

Министерство образования Республики Беларусь

Учреждение образования
«Полоцкий государственный университет»

МЕХАНИКА ЖИДКОСТИ И ГАЗА

УЧЕБНО-МЕТОДИЧЕСКИЙ КОМПЛЕКС

для студентов специальности 1-70 04 03
«Водоснабжение, водоотведение и охрана водных ресурсов»

Составители

Д. П. Комаровский, В. К. Липский

Под общей редакцией Д. П. Комаровского

Новополоцк 2008

УДК 532/533(075.8)

ББК 22.253я73

М 55

Рекомендован к изданию методической комиссией
инженерно-строительного факультета

РЕЦЕНЗЕНТЫ:

И. В. КАЧАНОВ, д-р техн. наук, профессор, зав. кафедрой гидравлики
Белорусского национального технического университета;

В. В. КОЛЕНО, канд. техн. наук, доцент кафедры
трубопроводного транспорта и гидравлики УО «ПГУ»;

Л. М. СПИРИДЕНОК, канд. техн. наук, доцент кафедры
трубопроводного транспорта и гидравлики УО «ПГУ»

Механика жидкости и газа : учеб.-метод. комплекс для студ. спец. 1-70 04 03
М 55 «Водоснабжение, водоотведение и охрана водных ресурсов» / сост. Д. П. Кома-
ровский, В. К. Липский; под общ. ред. Д. П. Комаровского. – Новополоцк : ПГУ,
2008. – 356 с.

ISBN 978-985-418-633-7.

Имеет модульную структуру и состоит из конспекта лекций, методических указа-
ний к выполнению лабораторных работ, примеров и задач для самостоятельного реше-
ния, контрольных вопросов.

Изложены основные вопросы курса «Механика жидкости и газа»: физические
свойства жидкостей, гидростатика, общие законы и уравнения гидродинамики, гидрав-
лические сопротивления и др.

Предназначен для преподавателей и студентов специальности «Водоснабжение,
водоотведение и охрана водных ресурсов».

УДК 532/533(075.8)

ББК 22.253я73

ISBN 978-985-418-633-7

© Оформление. УО «ПГУ», 2008

© Комаровский Д.П., Липский В.К., составление, 2008

МОДУЛЬ 0

ВВЕДЕНИЕ В КУРС «МЕХАНИКА ЖИДКОСТИ И ГАЗА»

Исследование вопросов о движении различных жидкостей, а также о силовом (механическом) воздействии жидкости на те или другие поверхности и на обтекаемые ею твердые тела постепенно привело к созданию обширной науки, которую называли «механикой жидкого тела», или «механикой жидкости», или (если пользоваться греческими словами) «гидромеханикой». Механика жидкости (гидромеханика) разделяется на статику (гидростатику), кинематику и гидродинамику.

В механике жидкости (в гидромеханике) изучаются законы равновесия и движения различных жидкостей; очевидно, что в ней должны рассматриваться также и способы практического приложения этих законов, то есть разрабатываться соответствующие методы гидромеханических расчетов различных конструкций, устройств и т. п.

Механика жидкости (гидромеханика) развивалась за рубежом и в России, а затем и в СССР, по двум направлениям:

- 1) по направлению, свойственному техническим наукам (изучаемым в технических учебных заведениях);
- 2) по математическому направлению (с использованием обширного и относительно сложного математического аппарата, изучаемого главным образом в университетах).

В связи с этим создалось положение, когда в области единой науки механики жидкости стали различать две разные науки (два разных метода исследования): «техническую механику жидкости» («техническую гидромеханику»), называемую часто «гидравликой» и изучаемую в технических учебных заведениях, и «математическую механику жидкости» («математическую гидромеханику»), изучаемую главным образом в университетах.

Различие между этими науками, имеющими один и тот же объект исследования заключается в следующем.

В технической механике жидкости (гидравлике) при решении различных практических задач широко используются те или иные допущения и предположения, упрощающие рассматриваемый вопрос. Достаточно часто гидравлические решения основываются на результатах экспериментов, и потому в технической механике жидкости приводят относительно много различных эмпирических и полуэмпирических формул. При этом стремятся к оценке только главных характеристик изучаемого явления и часто

оперируют теми или иными интегральными и осредненными величинами, которые дают достаточную для технических приложений характеристику рассматриваемых явлений. Например, в технической механике жидкости часто пользуются понятием средней скорости движения жидкости в том или другом поперечном сечении потока. По своему характеру техническая механика близка к известным дисциплинам – строительной механике и сопротивлению материалов, в которых под тем же углом зрения изучаются вопросы механики твердого тела. Следует учитывать, что гидравлика, являясь общетехнической дисциплиной, должна рассматриваться как «*профессиональная физика жидкого тела*», в которой, в частности, даются основы соответствующих гидромеханических расчетов, используемых при проектировании инженерных сооружений, конструкций, а также надлежащих технологических процессов.

В математической механике жидкости, как было отмечено, широко используется относительно сложный математический аппарат, не изучаемый в технических вузах. Этот аппарат прилагается также к несколько упрощенным схемам движения жидкости. Однако в этом методе исследования мы все же не прибегаем к различного рода допущениям и не оперируем различными осредненными величинами в такой мере, как в технической механике жидкости. Решения, получаемые в математической гидромеханике, оказываются более строгими в математическом отношении. По своему характеру математическая механика жидкости сходна с математической теорией упругости (рассматривающей вопросы механики твердого тела), изучаемой в университетах.

Как показал опыт, методы математической механики жидкости часто оказываются столь сложными, что большинство практических задач невозможно решить, следуя этим методам. Этим и объясняется возникновение и развитие технической, прикладной науки – технической механики жидкости, то есть гидравлики, которая стремится дать приближенные ответы на все те вопросы, связанные с движущейся или покоящейся жидкостью, которые ставит перед нами практика.

Можно сказать, что в технической гидромеханике (в гидравлике) приближенно решаются сложные задачи при помощи простых методов. В математической же гидромеханике относительно точно решаются только некоторые простейшие задачи при помощи сложных методов. Следует отметить, что в последнее время мы все чаще сталкиваемся с вопросами, которые приходится решать, сочетая методы технической и математической гидромеханики, причем иногда бывает трудно провести границу между ними.

Необходимо отметить, что техническая механика жидкости (гидравлика), представляющая собой обширную, самостоятельную, сложившуюся техническую науку, включает в себя много различных разделов, касающихся отдельных сторон рассматриваемой проблемы. Разумеется, эти разделы должны излагаться в курсах «Технической механики жидкости» для разных технических специальностей.

Из сказанного выше видно, что термины «гидравлика», «техническая гидромеханика» и «техническая механика жидкости» следует рассматривать как имеющие одинаковое значение (как бы синонимы). Необходимо учитывать, что само слово «гидравлика» произошло от слияния двух греческих слов, из которых первое значит «вода», а второе – «труба», «канал», «струя». Как видно, ранее считали, что гидравлика занимается изучением движения или покоя только воды. Однако в настоящее время термин «гидравлика» (а также «гидромеханика») рассматривается в более широком смысле: объектом изучения в гидравлике является любая жидкость (а не только вода).

КРАТКИЙ ИСТОРИЧЕСКИЙ ОБЗОР РАЗВИТИЯ МЕХАНИКИ ЖИДКОСТИ

Первым научным трудом в области гидравлики считается трактат Архимеда (287 – 212 гг. до н.э.) «О плавающих телах», хотя некоторые законы гидравлики были, видимо, известны и ранее, так как задолго до Архимеда строились оросительные каналы и водопроводы.

В древнем Египте, Индии, Китае были построены каналы и водохранилища грандиозных по тем временам размеров. Так, глубина некоторых водохранилищ в Индии достигала 15 м, в Китае около 2500 лет назад был построен Великий канал длиной около 1800 км, который соединял приустьевые участки крупных рек страны. В Риме 2300 лет назад был построен первый водопровод.

На территории нашей страны также были построены многочисленные каналы и сооружения для добычи и транспортирования воды. Земледелие в районах Кавказа и Средней Азии велось с применением орошения. Некоторые из каналов, построенных в низовьях Амударьи около 2000 лет назад, используются и по сей день (естественно, после многократных ремонтов и реконструкций).

Старинные летописи и другие источники содержат много сведений о строительстве в России различных сооружений на реках, о развитии водных путей, о попытках создания механизмов, использующих энергию водного потока, и о многих других конструкциях, осуществление которых было бы невозможно без знания основ гидравлики. Так, еще в X – XI вв. на Руси существовали водопроводы из гончарных и деревянных труб, в 1115 г. был построен наплавной мост через Днепр у Киева. В XIV – XV вв. применялась добыча воды из подземных источников, оборудованных довольно совершенными водопроводными устройствами.

В средние века в России возводились многочисленные плотины на реках. Так, в 1516 г. была построена плотина из камня на р. Неглинке в Москве.

Подъем в развитии гидравлики начался только через 17 веков после Архимеда. В XV – XVI вв. Леонардо да Винчи (1452 – 1519) написал работу «О движении и измерении воды», которая была опубликована лишь через 400 с лишним лет после ее создания. С. Стевин (1548 – 1620) написал книгу «Начала гидростатики», Галилео Галилей (1564 – 1642) в 1612 г. в трактате



Блез Паскаль
(1623 – 1662)

«Рассуждение о телах, пребывающих в воде, и о тех, которые в ней движутся» рассмотрел основные законы плавания и гидростатический парадокс, Е. Торричелли (1608 – 1647) получил формулу скорости истечения невязкой жидкости из резервуаров через отверстия, Б. Паскаль (1623 – 1662) открыл закон о передаче давления в жидкости, прямым следствием чего явилось появление в средние века большого количества простых гидравлических машин (гидравлические прессы, домкраты и т.п.), И. Ньютон (1643 – 1727) в 1686 г. сформулировал гипотезу о внутреннем трении в жидкости.



Исаак Ньютон
(1643 – 1727)

Однако перечисленные разработки и открытия касались только отдельных разделов гидравлики. Формирование гидравлики как науки на прочной теоретической основе стало возможным только после работ академиков Петербургской Академии наук М.В. Ломоносова (1711 – 1765), Д. Бернулли (1700 – 1782) и Э. Эйлера (1707 – 1783).

М.В. Ломоносов в 1760 г. в диссертации «Рассуждение о твердости и жидкости тел» сформулировал открытые им законы сохранения вещества и энергии.

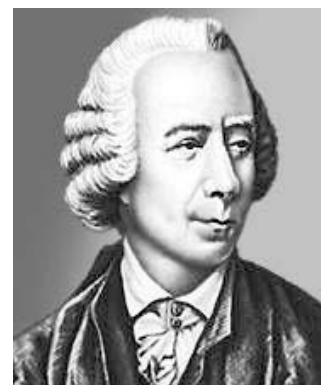
Д. Бернулли (1700 – 1782) – выдающийся физик и математик – родился в Гронингене (Голландия). С 1725 по 1733 г. жил в Петербурге, являлся профессором и членом Петербургской Академии наук. В Петербурге он написал свой знаменитый труд «Гидродинамика», который был впоследствии опубликован (в 1738 г.) в г. Страсбурге. В этом труде он осветил ряд основополагающих гидравлических вопросов и в частности объяснил физический смысл слагаемых, входящих в современное уравнение установившегося движения (идеальной жидкости), носящее его имя.



Даниил Бернулли
(1700 – 1782)

Д. Бернулли в 1738 г. опубликовал выведенное им важнейшее уравнение, названное его именем. Это уравнение служит основой теоретических построений и практических расчетов в области гидравлики.

Л. Эйлер (1707 – 1783) – великий математик, механик и физик – родился в г. Базеле (Швейцария). Жил в Петербурге с 1727 до 1741 г. и с 1766 г. до конца жизни. Был членом Петербургской Академии наук. Умер в Петербурге. Могила его находится в Ленинградском некрополе. Эйлер не только подытожил и обобщил в безупречной математической форме работы предшествующих авторов, но составил известные дифференциальные уравнения движения и относительного равновесия жидкости, носящие его имя, а также опубликовал целый ряд оригинальных решений гидравлических задач, широко используя созданный к тому времени математический аппарат.



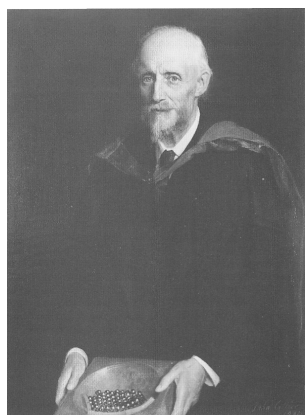
Леонард Эйлер
(1707 – 1783)

Л. Эйлер в 1755 г. вывел системы дифференциальных уравнений равновесия и движения жидкости.

Интересно, что наряду с гениальными теоретическими работами М.В. Ломоносова, Д. Бернулли и Л. Эйлера известны их исследования в области создания гидравлических приборов и устройств. М.В. Ломоносов изобрел универсальный барометр, вискозиметр (прибор для исследования вязкости жидкости), прибор для определения скорости течений в море. М.В. Ломоносов занимался также усовершенствованием гидравлических машин и устройств. Д. Бернулли изобрел водоподъемник, установленный в с. Архангельском под Москвой, и поднимающий воду на высоту 30 м. Л. Эйлер предложил конструкцию турбины, вывел так называемое «турбинное уравнение», создал основополагающие труды в теории корабля.

В 1791 г. в Петербурге А. Колмаков издал книгу «Карманная книжка для вычисления количества воды, протекающей через трубы, отверстия», которая явилась первым справочником по гидравлике.

Первое в России учебное пособие по гидравлике было выпущено в 1836 г. П.П. Мельниковым под названием «Основания практической гидравлики или о движении воды в различных случаях».



Осборн Рейнольдс
(1842 – 1912)

Перечисленные теоретические работы положили начало бурному развитию гидравлики. Велики заслуги ученых Д. Полени (1685 – 1761), который работал в области истечения через отверстия и водосливы; А. Шези (1718 – 1798), изучавшего равномерное движение жидкости; П. Дюбуа (1734 – 1809), занимавшегося движением наносов в реках, сопротивлениями движению воды в руслах; Д. Вентури (1746 – 1822), исследовавшего истечение через отверстия и насадки; Ю. Вейсбаха (1806 – 1871), в основном известного работами в области сопротивлений движению жидкости; А. Базена (1829 – 1897), изучавшего равномерное движение и истечение жидкости через водосливы; О. Рейнольдса (1842 – 1912), внесшего большой вклад в изучение ламинарного и турбулентного режимов движения.



Николай Егорович
Жуковский
(1847 – 1921)

Во второй половине XIX века в России появляются работы, оказавшие большое влияние на последующее развитие гидравлики. И.С. Громека (1851 – 1889) создал основы теории винтовых потоков и потоков с поперечной циркуляцией. Д.И. Менделеев (1834 – 1907) в своей работе «О сопротивлении жидкости и воздухоплавании» в 1880 г. привел важные выводы о наличии двух режимов движения жидкости (ламинарного и турбулентного). Далее Н.П. Петров (1836 – 1920) сформулировал закон внутреннего трения в жидкости. Н.Е. Жуковский (1847 – 1921) создал теорию гидравлического удара в водопроводных трубах, теорию движения наносов в реках и разработал основополагающие предложения в области фильтрации.

Труды академика Н.Н. Павловского (1884 – 1937) в области равномерного и неравномерного движения, фильтрации через земляные плотины и под гидротехническими сооружениями явились большим вкладом в развитие гидравлики и послужили основой, наряду с другими работами учеников и последователей Н.Н. Павловского в СССР, для создания инженерной гидравлики, широко используемой при расчетах в гидротехнике.

ЦЕЛЬ ПРЕПОДАВАНИЯ ДИСЦИПЛИНЫ

Дидактическая цель курса заключается в формировании у студентов теоретических и прикладных знаний необходимых для изучения специальных курсов по специальности «Теплоснабжение, вентиляция и охрана воздушного бассейна», а также для решения многих инженерных задач.

Целью преподавания является подготовка специалиста для производственно-технической, организационно-управленческой, проектно-конструкторской и исследовательской деятельности в области проектирования строительной деятельности и эксплуатации систем теплоснабжения промышленных и гражданских зданий и сооружений.

ЗАДАЧИ ИЗУЧЕНИЯ ДИСЦИПЛИНЫ

Задачами изучения дисциплины являются:

1. Теоретическая подготовка в области гидромеханики, позволяющая будущим инженерам ориентироваться в потоке научно-технической информации и обеспечивающая возможность использования ими гидромеханических методов в будущей специальности.

2. Формирование у студентов научного мышления, в частности – правильного понимания границ применимости различных гидромеханических понятий, законов, теорий, и умение оценивать степень достоверности результатов, полученных с помощью экспериментальных и математических методов исследования или инженерных расчетов.

3. Усвоение основных гидромеханических явлений и законов, методов гидромеханических исследований применительно к различным задачам будущей специальности.

4. Выработка у студентов приемов и навыков решения конкретных задач из разных областей гидромеханики, помогающих студентам в дальнейшем решать инженерные задачи.

Настоящий учебно-методический комплекс составлен на основе различных учебников, учебных и учебно-методических пособий и предназначен для использования студентами при изучении дисциплины «Механика жидкости и газа» на кафедре трубопроводного транспорта и гидравлики.

Перечни литературных источников, которые были использованы при составлении учебно-методического комплекса, приводятся в конце каждого модуля.

МОДУЛЬ 1

ФИЗИЧЕСКИЕ СВОЙСТВА ЖИДКОСТИ

ВВЕДЕНИЕ

Жидкостью называют физическое тело, обладающее двумя особыми свойствами:

1. Она весьма мало изменяет свой объем при изменении давления или температуры.

2. Она обладает текучестью, благодаря чему жидкость не имеет собственной формы и принимает форму того сосуда, в котором она находится.

Жидкости делят на два вида: капельные и газообразные.

Капельные жидкости отличаются большим сопротивлением сжатию и малым сопротивлением растягивающим и касательным усилиям, обусловленным незначительностью сил сцепления и сил трения между частицами жидкости. К капельным жидкостям относятся вода, нефть, керосин, бензин, ртуть и т.п.

Газообразные жидкости (газы) обладают большой сжимаемостью, не оказывают сопротивления ни растягивающим, ни касательным усилиям и имеют малую вязкость.

В данном курсе рассматриваются только капельные жидкости, однако многие свойства капельных и газообразных жидкостей, а также многие механические законы для них одинаковы.

1. ОСНОВНЫЕ ФИЗИЧЕСКИЕ СВОЙСТВА ЖИДКОСТИ

Плотность. Удельный вес

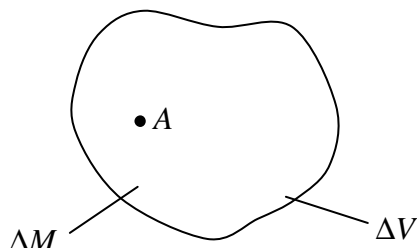


Рис. 1.1. К понятию плотности жидкости

Плотность характеризует распределение массы ΔM жидкости по объему ΔV (рис. 1.1). В произвольной точке A жидкости плотность определяется:

$$\rho_A = \lim_{\Delta V \rightarrow 0} \frac{\Delta M}{\Delta V},$$

где ΔM – масса, заключенная в объеме ΔV , стягиваемом в точку A .

Плотность однородной жидкости равна отношению массы M жидкости к объему V :

$$\rho = \frac{M}{V}.$$

Плотность во всех точках однородной жидкости одинакова.

В общем случае плотность может изменяться от точки к точке в занятом жидкостью объеме и в каждой точке объема с течением времени.

В международной системе единиц СИ масса вещества измеряется в кг, объем жидкого тела в м^3 , тогда размерность плотности жидкости в системе единиц СИ – $\text{кг}/\text{м}^3$. В системе единиц СГС плотность жидкости измеряется в $\text{г}/\text{см}^3$.

Плотность капельных жидкостей и газов зависит от температуры и давления. Зависимость величины плотности жидкости и газа при температуре отличной от $20\text{ }^\circ\text{C}$ определяется по формуле Д.И. Менделеева:

$$\rho_t = \frac{\rho_{20}}{1 + \beta_t(T - T_0)},$$

где ρ_t и ρ_{20} – плотности жидкости (газа) при температурах соответственно T и $T_0 = 20\text{ }^\circ\text{C}$;

β_t – коэффициент температурного расширения.

В технике часто пользуются величиной удельного веса γ , определяемой весом (силой тяжести) F единицы объема вещества:

$$\gamma = \frac{\Delta F}{\Delta V} = \frac{g \cdot \Delta m}{\Delta V} = \rho \cdot g.$$

Размерность удельного веса в системе СИ – $\text{Н}/\text{м}^3$.

Плотность жидкостей и газов зависит от температуры и давления. Все жидкости, кроме воды, характеризуются уменьшением плотности с ростом температуры. Плотность воды максимальна при $t = 4\text{ }^\circ\text{C}$ и уменьшается как с уменьшением так и с увеличением температуры от этого значения. В этом проявляется одно из аномальных свойств воды.

Сжимаемость

Способность жидкости или газа под действием внешнего давления изменять свой объем и, следовательно, плотность, называется *сжимаемостью*. Сжимаемость жидкости характеризуется *коэффициентом объемно-*

го сжатия (сжимаемости) β_c , м²/Н, представляющим относительное изменение объема жидкости V , м³, при изменении давления p , Па, на единицу:

$$\beta_c = -\frac{1}{V} \cdot \frac{dV}{dp}.$$

Знак минус в формуле указывает, что при увеличении давления объем жидкости уменьшается.

Величина, обратная коэффициенту объемного сжатия – *модуль упругости жидкости*:

$$E_{жс} = \frac{1}{\beta_c}.$$

При относительно невысоких давлениях сжимаемостью жидкостей пренебрегают. При значительных изменениях давления сжимаемость капельных жидкостей следует учитывать.

Вследствие большой сжимаемости газообразных жидкостей их плотность и удельный вес в значительной степени зависят от температуры и давления.

Процессы сжатия и расширения газов подчиняются известным из физики законам Бойля – Мариотта и Гей – Люссака для идеальных газов.

Сжимаемость воды весьма незначительна, при увеличении давления на 9,8 МПа (на 100 атмосфер) объем воды уменьшается на 1/20000 первоначального объема.

Условия работы гидротехнических сооружений позволяют считать воду несжимаемой средой. Но не следует забывать, что такое допущение правомерно лишь в тех случаях, когда изменения давления невелики. Так, сжимаемость воды существенно сказывается на положении уровня водной поверхности Мирового океана. Если бы вода была абсолютно несжимаема, то отметки уровня воды в океанах поднялись бы примерно на 30 м.

Вязкость

Вязкость – свойство жидкости оказывать сопротивление относительному сдвигу слоев. Вязкость проявляется в том, что при относительном перемещении слоев жидкости на поверхностях их соприкосновения возникают силы сопротивления сдвигу T , называемые силами внутреннего трения, или силами вязкости (рис. 1.2). Благодаря этим силам медленнее движущийся слой жидкости «тормозит» соседний слой, движущийся быстрее, и наоборот. Силы внутреннего трения появляются вследствие наличия межмолекулярных связей между движущимися слоями.

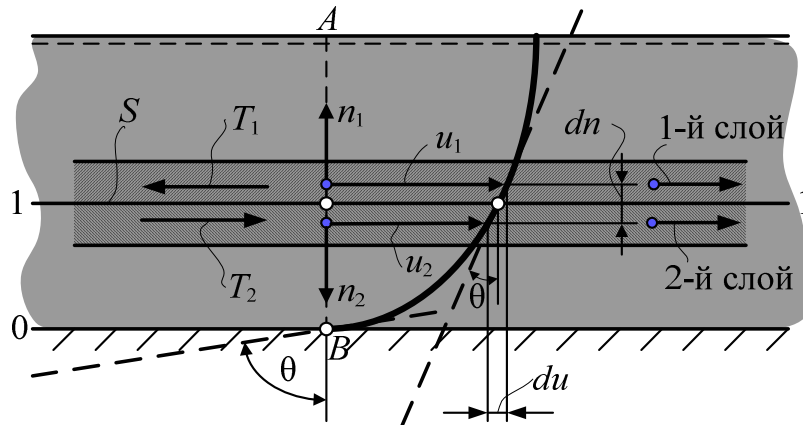


Рис. 1.2. К понятию вязкости жидкости

Наличие сил вязкости в движущейся жидкости подтверждается простым и наглядным опытом. Если в цилиндрическую емкость, заполненную жидкостью опустить вращающийся цилиндр, то вскоре придет в движение (начнет вращаться вокруг своей оси в том же направлении, что и вращающийся цилиндр) и сама емкость с жидкостью. Этот факт свидетельствует о том, что вращательный момент от вращающегося цилиндра был передан через вязкую жидкость самой емкости, заполненной жидкостью.

Вязкость проявляется для большинства жидкостей только при движении. Но у некоторых жидкостей, например нефтепродуктов, смазочных масел при низких температурах, коллоидных растворов и в состоянии покоя имеются силы трения. Такие жидкости называются аномальными (неньютоновскими).

Представим на продольном разрезе потока (рис. 1.2) некоторое живое сечение AB и соответствующую ему эпюру скоростей ABC . Покажем далее два слоя жидкости (заштрихованы на чертеже), из которых первый слой движется со скоростью u_1 , а второй – со скоростью u_2 . Поверхность соприкосновения 1-1 этих жидких слоев имеет площадь S . По этой поверхности (вдоль нее) в вязкой жидкости развиваются парные силы внутреннего трения: T_1 , приложенная к первому слою со стороны второго, и T_2 , приложенная ко второму слою со стороны первого. Очевидно,

$$|T_1| = |T_2|,$$

причем первый слой жидкости, движущийся с большей скоростью, за счет трения по поверхности 1-1 способствует ускорению движения второго слоя; второй же слой, наоборот, благодаря трению тормозит первый слой.

Законы продольного внутреннего трения были установлены Ньютоном в 1686 г.

Эти законы можно сформулировать так:

Сила T продольного внутреннего трения в параллельноструйном потоке жидкости, то есть сила трения, возникающая при скольжении отдельных прямолинейных слоев жидкости друг по другу:

- 1) *прямо пропорциональна так называемому градиенту скорости;*
- 2) *прямо пропорциональна площади S поверхности соприкасания данных слоев жидкости;*
- 3) *не зависит от давления;*
- 4) *зависит от физических свойств жидкости (от рода жидкости), а следовательно, и от ее температуры.*

Положения 1, 2 и 3 отличаются от соответствующих законов, относящихся к твердым телам: в случае твердых тел сила трения, как известно, зависит от нормального давления и практически не зависит от скорости движения тела, а также от площади S . Законы Ньютона можно представить в аналитической форме:

$$T = \mu \cdot S \left| \frac{du}{dn} \right|, \quad (1.1)$$

где μ – некоторый коэффициент пропорциональности, называемый, как отмечалось выше, динамическим коэффициентом вязкости или просто коэффициентом вязкости. Величина μ зависит от рода жидкости, а также от ее температуры; чтобы подчеркнуть это обстоятельство, иногда μ называют *коэффициентом молекулярной* или *физической вязкости*. Численные значения μ для различных жидкостей находятся опытным путем при помощи особых приборов, называемых вискозиметрами;

du/dn – градиент скорости, то есть производная от величины скорости u по нормали n , проведенной к поверхности 1-1 соприкасания слоев жидкости. Если толщина выделенных на рис. 1.2 слоев жидкости бесконечно мала, то для отмеченных на чертеже величин du и dn можем написать:

$$du/dn = \operatorname{tg}\theta, \quad (1.2)$$

где θ – угол, образованный вертикалью и касательной к кривой ВС эпюры скоростей в точке, лежащей на линии 1-1.

Именно соотношением (1.2) и выражается градиент скорости, входящий в формулу (1.1). Величина du/dn в зависимости от выбранного направления n (см. на рис. 1.2 направления n_1 и n_2) может быть как положительной, так и отрицательной. С тем, чтобы в формуле (1.1) величину T получать всегда положительной, в эту формулу введено абсолютное значение градиента скорости.

Обратим внимание, что при равномерном распределении скоростей по живому сечению, то есть в случае, когда $du/dn = 0$, силы внутреннего трения в вязкой жидкости согласно (1.1) отсутствуют.

Формула (1.1), предложенная Ньютоном вначале в качестве гипотезы и подвергавшаяся в дальнейшем тщательной опытной проверке, в настоящее время общепринята для расчета касательных напряжений при ламинарном течении жидкостей.

Ламинарным, то есть слоистым, называется течение вязкой жидкости, при котором отсутствует перемешивание между ее слоями. Неупорядоченное движение вязкой жидкости с интенсивным перемешиванием частиц называется турбулентным. В случае турбулентного течения формула Ньютона неприменима.

Касательные напряжения продольного внутреннего трения для ламинарного режима при прямолинейном движении представляются в соответствии с (1.1) зависимостью:

$$\tau = \frac{T}{S} = \mu \frac{du}{dn} = \mu \operatorname{tg} \theta.$$

Следовательно, динамический коэффициент вязкости равен:

$$\mu = \tau \frac{dn}{du}.$$

Отсюда находим размерность динамического коэффициента вязкости:

$$[\mu] = [\tau] \cdot \left[\frac{dn}{du} \right] = \frac{\text{Н}}{\text{м}^2} \cdot \frac{\text{м}}{\text{м/с}} = \frac{\text{кг}}{\text{м} \cdot \text{с}}$$

В системе СИ динамическая вязкость измеряется в Па · с. Единицу, равную $0,1 \cdot \text{Па} \cdot \text{с}$, называют пуазом (П) по имени профессора Пуазейля, впервые получившего точные опытные данные о вязкости.

Физический смысл динамического коэффициента вязкости виден из рассмотрения единиц его измерения: в числителе – работа, а в знаменателе – объемный расход:

$$\frac{\text{Н} \cdot \text{м}}{\text{м}^3/\text{с}} = \frac{\text{Дж}}{\text{м}^3/\text{с}} = \frac{\text{работа}}{\text{объемный расход жидкости}}.$$

Таким образом, динамический коэффициент вязкости представляет собой работу, которую необходимо совершить при относительном течении слоев жидкости для единицы объемного расхода.

В гидравлических расчетах кроме динамической вязкости широко используется кинематическая вязкость, равная отношению динамической вязкости к плотности жидкости:

$$\nu = \mu / \rho.$$

Отсюда находим размерность кинематической вязкости:

$$[\nu] = \frac{[\mu]}{[\rho]} = \frac{\text{кг/м} \cdot \text{с}}{\text{кг/м}^3} = \frac{\text{м}^2}{\text{с}}.$$

Название «кинематическая вязкость» отражает тот факт, что в размерность входят только кинематические величины. В системе СИ – м²/с.

Физический смысл кинематического коэффициента вязкости также виден из единиц его измерения:

$$\frac{\text{Н} \cdot \text{м}}{\text{кг/с}} = \frac{\text{Дж}}{\text{кг/с}} = \frac{\text{работа}}{\text{массовый расход жидкости}}.$$

Следовательно, кинематический коэффициент вязкости представляет собой работу, которую необходимо совершить при относительном движении слоев жидкости для единиц массового расхода.

Вязкость капельных жидкостей зависит от температуры и уменьшается с увеличением последней. Вязкость газов, наоборот, с увеличением температуры возрастает. Это объясняется различием самой природы вязкости в жидкостях и в газах. В жидкостях молекулы расположены гораздо ближе друг к другу, чем в газах, и вязкость вызывается силами молекулярного сцепления. Эти силы с ростом температуры уменьшаются, поэтому вязкость падает. В газах же вязкость обусловлена главным образом беспорядочным тепловым движением молекул, интенсивность которого увеличивается с температурой.

Вязкость капельных жидкостей зависит также от давления, однако эта зависимость существенно проявляется лишь при относительно больших изменениях давления, порядка нескольких сотен атмосфер. С увеличением давления вязкость большинства жидкостей возрастает, но при давлениях меньше 10 МПа изменением вязкости обычно пренебрегают.

Вязкость газов при обычно встречающихся в технике перепадах давления не зависит от давления. Но если газы подвергаются очень сильному сжатию, их вязкость значительно возрастает.

Вязкость жидкостей измеряют с помощью приборов – *вискозиметров* различных типов.

Поверхностное натяжение (капиллярность)

Известно, что молекулы жидкости, находящиеся на границе с газом, твердым телом или между двумя несмешивающимися жидкостями, находятся под воздействием сил взаимного притяжения. Вследствие этого вся свободная поверхность жидкости находится в состоянии равномерного поверхностного натяжения σ . Под влиянием поверхностного натяжения поверхность жидкости стремится принять форму, соответствующую наименьшей площади. Малые массы жидкости в воздухе стремятся к шарообразной форме, образуя капли.

Влияние поверхностного натяжения необходимо учитывать при изучении потоков с малой глубиной, при захвате окружающего воздуха движущейся жидкостью (аэрация жидкости), в капиллярах и т.д.

В трубках малого диаметра наблюдается подъем или опускание жидкости относительно нормального уровня, а также искривление свободной поверхности. Обратимся к рассмотрению жидкости в капиллярной трубке. Как видно из рис. 2.3, в районе примыкания поверхности жидкости к стенке трубки можем получить одну из следующих картин:

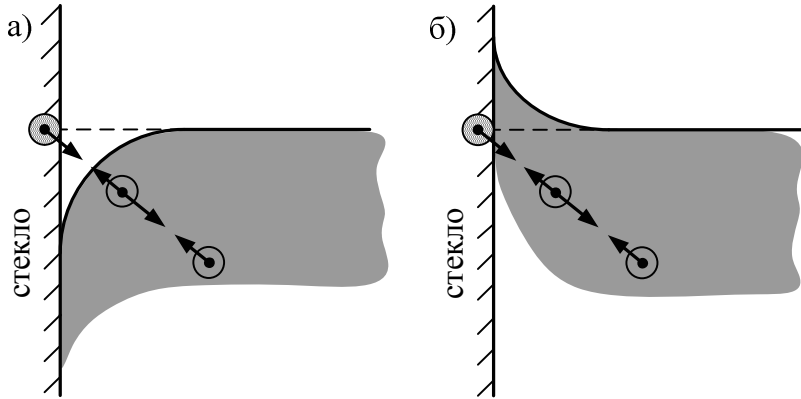


Рис. 2.3. «Несмачиваемая» (а) и «смачиваемая» (б) стенки

– если взаимное притяжение двух молекул жидкости велико по сравнению с притяжением молекул жидкости к частице твердой стенки, то получаем схему, изображенную на рис. 2.3, а (случай «несмачиваемой стенки»);

– если взаимное притяжение двух молекул жидкости мало по сравнению с притяжением молекул жидкости к частице твердой стенки, то получаем схему, изображенную на рис. 2.3, б (случай «смачиваемой стенки»).

Высота подъема смачивающей жидкости (или опускание несмачивающей жидкости) в стеклянной трубке диаметром d определяется по формуле для полусферического мениска:

$$h = \frac{4 \cdot \sigma}{d \cdot \rho \cdot g} = \frac{k}{d},$$

где k имеет следующие значения: для воды $k = 30 \text{ мм}^2$; для ртути $k = -10,1 \text{ мм}^2$; для спирта $k = 11,5 \text{ мм}^2$.

Величина напряжений на границе раздела зависит от температуры жидкости; при увеличении температуры внутренняя энергия молекул возрастает, уменьшается напряжение в пограничном слое жидкости и, следовательно, уменьшаются силы поверхностного натяжения.

Растворимость газов в капельных жидкостях

В реальных жидкостях всегда находится газ в растворенном состоянии. Это может быть воздух, азот, углеводородный газ, углекислота, сероводород и др. Наличие газа растворенного в жидкости может оказывать как благоприятное воздействие (снижается вязкость жидкости, плотность и т.д.), так и неблагоприятные факторы. Так при снижении давления из жидкости выделяется свободный газ, который может стать источником такого нежелательного явления как кавитация.

Количество газа, которое может раствориться в капельной жидкости, зависит от физико-химических свойств самой жидкости и растворяемого в ней газа, а также от температуры и давления. Максимальное количество газа, которое может быть растворено в данной жидкости носит название предельной газонасыщенности для данного газа s_0 . Естественно, что величины предельной газонасыщенности для разных газов будут разными. Другой характеристикой процесса растворения газа в жидкости является давление насыщенных паров $p_{н.п.}$, это такое минимальное давление в жидкости, при котором достигается насыщение капельной жидкости газом. Известно, что $p_{н.п.}$ зависит от температуры и с увеличением ее повышается. Если давление в жидкости p опустится ниже давления насыщенных паров ($p < p_{н.п.}$), то растворенные в жидкости газы начнут из нее выделяться в виде пузырьков.

Кипение и кавитация

Как известно из курса физики, при снижении давления в жидкости или при повышении ее температуры растворенные в воде газы начинают выделяться из отдельных элементарных объемов воды, причем в воде образуются разрывы (газо-воздушные пузыри).

Предположим, что мы имеем некоторый объем воды, сплошность которого не нарушена. Обозначим давление в этой воде через p и температуру через t .

Представим себе далее, что в силу тех или иных причин температура начинает увеличиваться или давление уменьшаться. Очевидно, что в неко-

торый момент времени можем получить $p < p_{н.н.}$. При таком соотношении в обычных условиях внутри рассматриваемого объема воды возникают пузырьки, заполненные «насыщенными парами» воды, происходит как говорят «холодное кипение» воды. При этом мы получаем двухфазную систему (вода плюс пузырьки пара). Чтобы заставить эти пузырьки захлопнуться необходимо на достаточную величину или повысить давление p или понизить давление $p_{н.н.}$ (за счет снижения температуры).

В случае появления в воде пузырьков пара различают два разных явления: кипение и кавитацию.

Кипением жидкости называется явление, когда пузырьки пара, появившиеся в жидкости всплывают и выходят из жидкости через ее свободную поверхность.

Кавитацией жидкости называется явление, когда пузырьки пара (или паровоздушные пузырьки), появившиеся в движущейся жидкости, не выходят из нее, а захлопываются внутри жидкости.

ЛАБОРАТОРНАЯ РАБОТА № 1 «ОПРЕДЕЛЕНИЕ ВЯЗКОСТИ ЖИДКОСТИ ВИСКОЗИМЕТРОМ ЭНГЛЕРА»

Цель работы:

1. Определить динамическую вязкость исследуемой жидкости с помощью вискозиметра Энглера.
2. Установить зависимость вязкости исследуемой жидкости от температуры.

Краткая теория

Жидкостью называется тело, обладающее свойством текучести, то есть способное сколь угодно сильно изменять свою форму под действием сколь угодно малых сил, но в отличие от газа, весьма мало меняющее свою плотность при изменении давления.

Жидкости с точки зрения механических свойств *подразделяются* на 2 класса:

1. Капельные (малосжимаемые).
2. Газообразные (сжимаемые).

Основные свойства жидкостей, важные при рассмотрении задач механики жидкости: плотность и вязкость.

Плотностью жидкости называют массу жидкости в единице объема:

$$\rho = m/V, \quad (1)$$

где m – масса жидкости;

V – объем жидкости.

Вязкостью жидкости называют свойство жидкости оказывать сопротивление сдвигу. И. Ньютон впервые высказал гипотезу о существовании трения в жидкостях. В дальнейшем его гипотеза была подтверждена многочисленными исследованиями. Н.П. Петровым на основании разработанной им теории трения в жидкостях для определения силы трения была предложена формула:

$$T = \pm\mu \cdot S \cdot \frac{dU}{dy}, \quad (2)$$

где S – площадь соприкосновения слоев жидкости;

μ – динамический коэффициент вязкости;

$\frac{dU}{dy}$ – относительное изменение скорости, называемое градиентом скорости.

Из формулы (2) следует, что:

$$\tau = \frac{T}{S} = \pm\mu \frac{dU}{dy}, \quad (3)$$

где τ – сила трения, приходящаяся на единицу площади (касательное напряжение).

Величина динамического коэффициента вязкости характеризует сопротивляемость жидкости сдвигу. Так как на существование отношения (3) первое указание имеется у И. Ньютона, поэтому оно и называется законом трения Ньютона.

Наряду с понятием динамической или абсолютной вязкости в гидравлике находит применение понятие *кинематической* вязкости ν :

$$\nu = \frac{\mu}{\rho} \quad (4)$$

Вязкость жидкостей в большой степени зависит от температуры. При этом вязкость капельных жидкостей при увеличении температуры уменьшается, а вязкость газов возрастает.

Для опытного определения величины вязкости жидкостей применяют приборы, называемые вискозиметрами. Имеется несколько типов вискозиметров: капиллярные, вискозиметры с двумя коаксиальными цилиндрами (ротационные), вискозиметры, основанные на затухании крутильных колебаний маятников в исследуемой жидкости или цилиндров с исследуемой жидкостью; вискозиметры, в которых вязкость жидкости определяется по скорости падения в ней твердого тела (например, стеклянного или металлического шарика) и т.д.

Широкое распространение для определения вязкости капельных жидкостей получил вискозиметр Энглера (рис. 1).

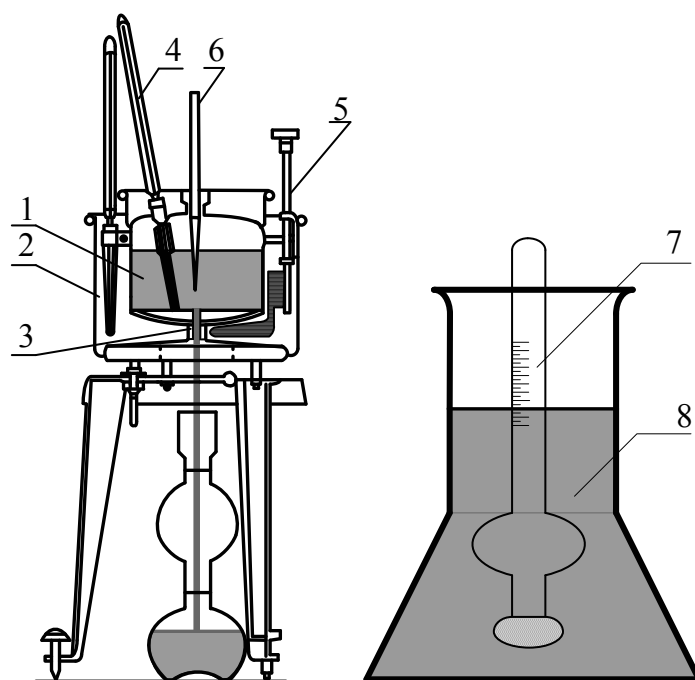


Рис. 1. Вискозиметр Энглера

Описание лабораторной установки

Схема лабораторной установки представлена на рис. 1. Вискозиметр Энглера представляет собой сосуд 1, окруженный водяной ванной 2 с водой определенной температуры, которая нагревается с помощью электронагревателя. Ко дну резервуара припаяна латунная цилиндрическая трубка 3, в которую вставлен платиновый насадок. Размеры насадка, как и всего прибора стандартные. Температуру исследуемой жидкости измеряют термометром 4. Для перемешивания воды в ванне имеется мешалка 5. Стопорный стержень 6 служит для перекрытия отверстия насадка.

За вязкость жидкости по Энглеру принимается отношение времени истечения t 200 см³ испытуемой жидкости ко времени истечения t_B того же объема воды при температуре 20 °С.

Таким образом, условная вязкость в градусах Энглера (E), определяется зависимостью:

$${}^0E = t/t_B \quad (5)$$

Имеется также колба 7, заполненная той же исследуемой жидкостью, что и вискозиметр. В колбе находится прибор для измерения плотности жидкости, называемый ареометром 8. Ареометр представляет собой поплавок, в верхней части которого находится тонкая трубочка с делениями. Эти деления прямо показывают плотность жидкости.

Порядок проведения опыта

1. Снять крышку 10 вискозиметра и убедиться в том, что внутренняя поверхность сосуда 1 и платиновой трубочки 3 чиста.

2. Вставить в отверстие трубочки 3 стержень 7 и в сосуд 1 налить столько исследуемой жидкости, чтобы ее свободная поверхность незначительно перекрыла острие крючков 9, расположенных на внутренней поверхности сосуда 1.

3. Вискозиметр закрыть крышкой 10 и в ее отверстие опустить термометр 5.

4. Включить электронагреватель 4 в сеть и нагреть жидкость до заданной температуры. Периодически мешалкой 6 перемешать воду для равномерного подогрева жидкости.

5. Пока исследуемая жидкость нагревается, определить плотность жидкости в колбе 11 с помощью ареометра.

6. Придерживая крышку вискозиметра, приподнять стержень 7 и одновременно включить секундомер.

Необходимо следить, чтобы вытекающая из насадка жидкость попадала на внутреннюю боковую стенку колбы 8. Это исключает возможность появления пены внутри колбы.

7. Когда уровень вытекающей жидкости достигнет деления в колбе, соответствующее 200 см³, секундомер остановить. Полученное время t в секундах и есть время вытекания исследуемой жидкости.

8. Весь опыт повторить еще один раз, при другой заданной температуре.

Обработка результатов опыта

1. По результатам измерений используя формулу (5), определить условную вязкость в градусах Энглера.

2. Переход от вязкости в градусах Энглера к кинематическому коэффициенту вязкости производится по эмпирическим формулам, одной из которых является формула Убеллоде:

$$\nu = \left(0,0731 \cdot {}^0E - \frac{0,0631}{{}^0E} \right), \text{ см}^2/\text{с}$$

где 0E – вязкость в градусах Энглера.

3. При определении динамического коэффициента вязкости использовать выражение (4), из которого:

$$\mu = \nu \cdot \rho, \text{ Па} \cdot \text{с}$$

где ν – кинематический коэффициент вязкости, $\text{м}^2/\text{с}$;

ρ – плотность исследуемой жидкости, $\text{кг}/\text{м}^3$.

4. Заполнить табл. 3, используя данные табл. 1 и табл. 2.

Таблица 1

Единицы измерения вязкости

Величина	Единица		
	СИ	СГС	МКГСС
Кинематическая вязкость	$\text{м}^2/\text{с}$	$\text{см}^2/\text{с}$ (Ст) – Стокс	$\text{м}^2/\text{с}$
Динамическая вязкость	$\text{Па} \cdot \text{с}$	П (Пуаз)	$\text{кгс} \cdot \text{с} / \text{м}^2$

Таблица 2

Связь между единицами динамической вязкости

Единица	$\text{Па} \cdot \text{с}$	П	$\text{кгс} \cdot \text{с}/\text{м}^2$
$\text{Па} \cdot \text{с}$	1	10	$9,81^{-1}$
П	10^{-1}	1	$98,1^{-1}$

Таблица 3

Экспериментальные данные и обработка результатов

№ опыта	Температура жидкости	Время истечения $200 \text{ см}^3, \text{ с}$		Вязкость исследуемой жидкости				
		Воды	Исследуемой жидкости	Условная 0E	Кинематическая	Динамическая		
						СИ	СГС	МКГСС
1		52						
2		52						

ЗАДАНИЯ ДЛЯ ПРАКТИЧЕСКИХ ЗАНЯТИЙ

Пример. Уксусная кислота в капиллярной трубке поднимается на высоту 30 мм. На какую высоту поднимется эфир в капиллярной трубке, диаметр которой вдвое больше?

Решение. Высота поднятия уксусной кислоты в капилляре с диаметром d_1 :

$$h_1 = \frac{4 \cdot \sigma_1}{d_1 \cdot \rho_1 \cdot g},$$

а эфира в капилляре с диаметром d_2 :

$$h_2 = \frac{4 \cdot \sigma_2}{d_2 \cdot \rho_2 \cdot g},$$

где σ_1 и σ_2 – коэффициенты поверхностного натяжения соответственно уксусной кислоты и эфира;

ρ_1 и ρ_2 – плотности уксусной кислоты и эфира.

Отсюда:

$$h_2 = \frac{\sigma_2 \cdot \rho_1 \cdot d_1}{\sigma_1 \cdot \rho_2 \cdot d_2} \cdot h_1 = \frac{\sigma_2 \cdot \rho_1}{2\sigma_1 \cdot \rho_2} \cdot h_1;$$

$$h_2 = \frac{0,017 \cdot 1050}{2 \cdot 0,028 \cdot 710} \cdot 30 \approx 13,5 \text{ мм.}$$

Задача 1. Определить удельный вес жидкости, если известна ее плотность $\rho = 910 \text{ кг/м}^3$, ускорение свободного падения $g = 9,81 \text{ м/с}^2$.

Ответ: $\gamma = 8,93 \cdot 10^3 \text{ Н/м}^3$.

Задача 2. Стальной барабан подвергается гидравлическому испытанию созданием избыточного давления 1,96 МПа. Определить какое количество воды дополнительно необходимо подать насосом в барабан, если его геометрическая емкость равна 10 м^3 . Деформацией барабана пренебречь, коэффициент сжимаемости воды принять равным $1/2,3 \cdot 10^3 \text{ МПа}$.

Ответ: $\Delta V = 8,52 \cdot 10^{-3} \text{ м}^3$.

КОНТРОЛЬНЫЕ ВОПРОСЫ

1. Дайте определение жидкости.
2. Дайте определение капельной и газообразных жидкостей.
3. Дайте определение удельного веса жидкости.
4. Чем характеризуется сжимаемость жидкостей и газов?
5. В чем отличие сжимаемости жидкостей и газов?
6. Дайте определение вязкости жидкости.
7. Что вызывает вязкость жидкости при ее движении по трубам?
8. Сформулируйте гипотезу Ньютона.
9. Каков физический смысл динамического коэффициента вязкости?
10. Каков физический смысл кинематического коэффициента вязкости?
11. Как изменяется вязкость капельных жидкостей при изменении их температуры?
12. Как изменяется вязкость газов при изменении их температуры?
13. Как изменяется вязкость капельных жидкостей при изменении их давления?
14. Как изменяется вязкость газов при изменении их давления?
15. Какими приборами определяют вязкость капельных жидкостей?
16. Как изменяется коэффициент поверхностного натяжения жидкостей с изменением температуры?
17. Что такое давление насыщенных паров? Как оно зависит от температуры?
18. Что такое кавитация?

ЛИТЕРАТУРА

1. Альтшуль, А. Д. Гидравлика и аэродинамика / А. Д. Альтшуль, П. Г. Кисилев – М. : Стройиздат, 1975. – 323 с.
2. Штеренлихт, Д. В. Гидравлика : учебник для вузов / Д. В. Штеренлихт. – М. : Энергоатомиздат, 1984. – 640 с.
3. Примеры расчетов по гидравлике : учеб. пособие для вузов / под ред. А.Д. Альтшуля. – М. : Стройиздат, 1977. – 256 с.
4. Чугаев, Р. Р. Гидравлика / Р. Р. Чугаев. – Л. : Энергия, 1982. – 600 с.
5. Ботук, Б. О. Гидравлика / Б. О. Ботук. – М. : Вышш. шк., 1962. – 450 с.
6. Медведев, В. Ф. Гидравлика и гидравлические машины : учеб. пособие / В. Ф. Медведев. – Минск : Вышш. шк., 1998. – 311 с.
7. Калицун, В. И. Гидравлика, водоснабжение и канализация : учеб. пособие для вузов / В. И. Калицун, В. С. Кедров, Ю. М. Ласков. – 4-е изд., перераб. и доп. – М. : Стройиздат, 2000. – 397 с.

МОДУЛЬ 2

НАПРЯЖЕННОЕ СОСТОЯНИЕ ЖИДКОСТИ

1. КЛАССИФИКАЦИЯ СИЛ, ДЕЙСТВУЮЩИХ В ЖИДКОСТИ

Поскольку жидкость обладает свойством текучести и легко деформируется под действием минимальных сил, то в жидкости не могут действовать сосредоточенные силы, а возможно существование лишь сил распределенных по объему (массе) или по поверхности. В связи с этим действующие на жидкости распределенные силы являются по отношению к жидкости внешними. По характеру действия силы можно разделить на две категории: массовые силы и поверхностные.

Массовые силы. Силы, действующие на каждую частицу жидкости с массой $\Delta M = \rho \Delta V$, то есть силы, распределенные по массе, называются *массовыми (объемными)*. К ним относятся: сила тяжести, силы инерции (кориолисова сила инерции, переносная сила инерции). К массовым силам относятся также гравитационные силы, подчиняющиеся закону всемирного тяготения Ньютона (силы притяжения Луны и Солнца при рассмотрении водных масс морей и океанов Земли).

Массовые силы характеризуются *плотностью распределения* F_A или *напряжением массовых сил*. Если ΔV – элементарный объем, содержащий точку A (рис. 2.1), и ΔF – массовая сила, действующая на массу $\Delta M = \rho \Delta V$ жидкости в этом объеме, то в данной точке A плотность распределения массовой силы при стягивании объема ΔV к точке A :

$$F_A = \lim_{\Delta V \rightarrow 0} \frac{\Delta F}{\rho \Delta V}. \quad (2.1)$$

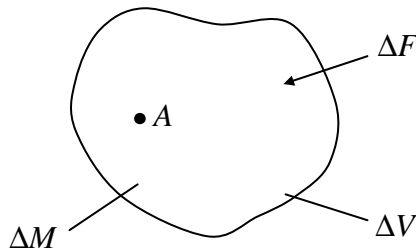


Рис. 2.1. К понятию массовых сил

Таким образом, плотность массовой силы представляет собой массовую силу, отнесенную к единице массы. Ее составляющие по осям координат будут соответственно F_x, F_y, F_z . Плотность массовых сил имеет размерность ускорения (м/с^2).

Определим вектор напряжения массовых сил в наиболее важном частном случае действия силы тяжести.

Вес элементарной частицы:

$$\Delta P = \rho \cdot \Delta V \cdot g.$$

При выборе направления оси Z вверх массовая сила:

$$\Delta F = -k \cdot \Delta P,$$

где k – орт оси Z .

На основании (2.1) получаем:

$$F_A = -k \cdot \frac{\Delta P}{\rho \cdot \Delta V} = -k \cdot \frac{\rho \cdot \Delta V \cdot g}{\rho \cdot \Delta V} = -k \cdot g \quad \text{или} \quad F_x = 0; F_y = 0; F_z = -g.$$

Поверхностные силы. Силы, действующие на каждый элемент $\Delta\omega$ поверхностей, ограничивающих жидкость, и на каждый элемент поверхностей, проведенных произвольно внутри жидкости, называются *поверхностными*. Поверхностные силы делятся на две группы: *нормальные* к поверхности силы и *касательные* к поверхности. К нормальным поверхностным силам относится *сила давления* ΔP , к касательным поверхностным силам относится *сила трения* ΔT .

Поверхностные силы, аналогично массовым силам, характеризуются *плотностью распределения поверхностных сил* или *напряжением поверхностных сил*. Различают нормальное напряжение в точке и касательное напряжение в точке.

Рассмотрим объем жидкости, выделим в объеме элементарную поверхность площадью $\Delta\omega$ и наметим точку A (рис. 2.2). Пусть на выделенную поверхность действует нормальная сила ΔP

и касательная сила ΔT . Тогда, плотность распределения нормальных сил определится как $p_A = \lim_{\Delta\omega \rightarrow 0} \frac{\Delta P}{\Delta\omega}$ и называется *нормальным напряжением* в точке A . Плотность распределения

касательных сил $\tau_A = \lim_{\Delta\omega \rightarrow 0} \frac{\Delta T}{\Delta\omega}$ – называется *касательным напряжением* в точке A .

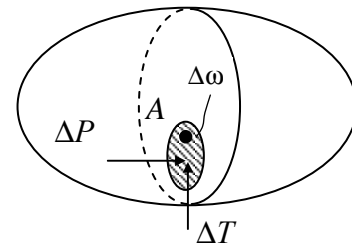


Рис. 2.2. К понятию поверхностных сил

Массовые и поверхностные силы могут быть внешними и внутренними. Внешние силы действуют на рассматриваемую массу и поверхность жидкости извне и приложены соответственно к каждой частице жидкости, составляющей массу, и к каждому элементу поверхности, ограничивающей жидкость. Внутренние силы представляют собой силы взаимодействия частиц жидкости. Они являются парными, их сумма в данном объеме жидкости всегда равна нулю.

Массовые силы, действующие в жидкости, влияют на гидродинамические реакции, возникающие на теле, через напряжения поверхностных сил.

2. СВОЙСТВА НАПРЯЖЕНИЙ ПОВЕРХНОСТНЫХ СИЛ, ДЕЙСТВУЮЩИХ В ЖИДКОСТИ

Для исследования напряжений поверхностных сил в жидкости установим связь между напряжением, действующим на произвольно ориентированную площадку и три другие взаимно перпендикулярные площадки, проходящие через данную точку.

Выделим в движущейся жидкости элементарную жидкую частицу в форме тетраэдра (рис. 2.3). Вместо поверхностных сил на гранях тетраэдра изобразим векторы напряжений, направленные произвольным образом к соответствующим граням. Ускорение центра тяжести частицы обозначим $\frac{d\bar{v}}{dt}$, напряжение массовых сил \bar{F} .

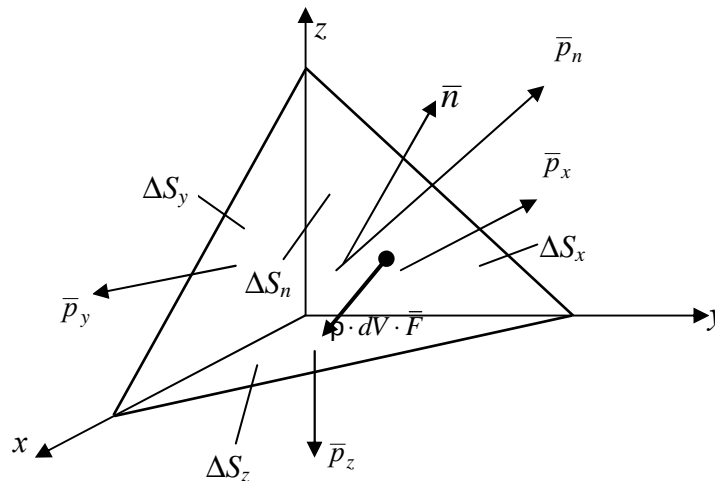


Рис. 2.3. Схема к выводу первого свойства напряжений поверхностных сил

Запишем уравнение движения этой частицы в векторной форме, используя принцип Даламбера.

$$\rho \Delta V \cdot \frac{d\bar{v}}{dt} = \rho \Delta V \cdot \bar{F} + \bar{p}_n \Delta S_n - \bar{p}_x \Delta S_x - \bar{p}_y \Delta S_y - \bar{p}_z \Delta S_z,$$

где $\Delta S_x, \Delta S_y, \Delta S_z$ – площади граней тетраэдра;

$\bar{p}_n, \bar{p}_x, \bar{p}_y, \bar{p}_z$ – векторы напряжений поверхностных сил в центре площадок, обозначения которых соответствуют направлениям нормалей к ним, знак минус перед последними членами означает, что нормали к соответствующим площадкам направлены противоположно осям координат.

Из аналитической геометрии известно, что:

$$\frac{\Delta S_x}{\Delta S_n} = \cos(n, x); \quad \frac{\Delta S_y}{\Delta S_n} = \cos(n, y); \quad \frac{\Delta S_z}{\Delta S_n} = \cos(n, z):$$

Разделим обе части полученного уравнения на ΔS_n :

$$\rho \frac{\Delta V}{\Delta S_n} \cdot \left(\frac{d\bar{v}}{dt} - \bar{F} \right) = \bar{p}_n - \bar{p}_x \cos(n, x) - \bar{p}_y \cos(n, y) - \bar{p}_z \cos(n, z)$$

Чтобы получить связь между напряжениями в точке, устремим объем тетраэдра к нулю, стягивая его в точку к началу координат.

Очевидно, что $\lim_{\Delta V \rightarrow 0} \frac{\Delta V}{\Delta S_n} = 0$, с учетом чего связь между напряже-

ниями запишется в виде:

$$\bar{p}_n = \bar{p}_x \cos(n, x) + \bar{p}_y \cos(n, y) + \bar{p}_z \cos(n, z). \quad (2.2)$$

Проектируя \bar{p}_n на оси координат, получим:

$$\left. \begin{aligned} p_{n x} &= p_{x x} \cos(\widehat{n, x}) + p_{y x} \cos(\widehat{n, y}) + p_{z x} \cos(\widehat{n, z}) \\ p_{n y} &= p_{x y} \cos(\widehat{n, x}) + p_{y y} \cos(\widehat{n, y}) + p_{z y} \cos(\widehat{n, z}) \\ p_{n z} &= p_{x z} \cos(\widehat{n, x}) + p_{y z} \cos(\widehat{n, y}) + p_{z z} \cos(\widehat{n, z}) \end{aligned} \right\}$$

Первый индекс при проекциях напряжений в этих соотношениях соответствует площадке, в которой действует данное напряжение, а второй – оси, на которую оно проецируется. Скалярные величины p_{xx} , p_{yy} , p_{zz} представляют нормальные напряжения, все остальные (p_{xy} , p_{xz} , ...) – касательные напряжения, действующие в определенных площадках.

В дальнейшем касательные напряжения будем обозначать буквой τ :

$$p_{xy} = \tau_{xy}; \quad p_{xz} = \tau_{xz}; \quad \dots$$

Учитывая это, запишем:

$$\left. \begin{aligned} p_{n x} &= p_{x x} \cos(\widehat{n, x}) + \tau_{y x} \cos(\widehat{n, y}) + \tau_{z x} \cos(\widehat{n, z}) \\ p_{n y} &= \tau_{x y} \cos(\widehat{n, x}) + p_{y y} \cos(\widehat{n, y}) + \tau_{z y} \cos(\widehat{n, z}) \\ p_{n z} &= \tau_{x z} \cos(\widehat{n, x}) + \tau_{y z} \cos(\widehat{n, y}) + p_{z z} \cos(\widehat{n, z}) \end{aligned} \right\}$$

Первое свойство: напряжения поверхностных сил, действующих по произвольной площадке в данной точки жидкости, зависят от девяти скалярных величин: трех нормальных напряжений (p_{xx} , p_{yy} , p_{zz}) и шести касательных (τ_{xy} , τ_{xz} , τ_{yz} , τ_{yx} , τ_{zx} , τ_{zy}).

Такие величины в математике и механике носят название *тензора*, таким образом первое свойство напряжений поверхностных сил состоит в том, что эти напряжения образуют *тензор напряжений*.

$$\begin{vmatrix} p_{xx}, \tau_{yx}, \tau_{zx} \\ \tau_{xy}, p_{yy}, \tau_{zy} \\ \tau_{xz}, \tau_{yz}, p_{zz} \end{vmatrix} - \text{тензор напряжений.}$$

На рис. 2.4 показаны нормальные и касательные напряжения, действующие на три взаимно перпендикулярные грани параллелепипеда, выделенные в жидкости.

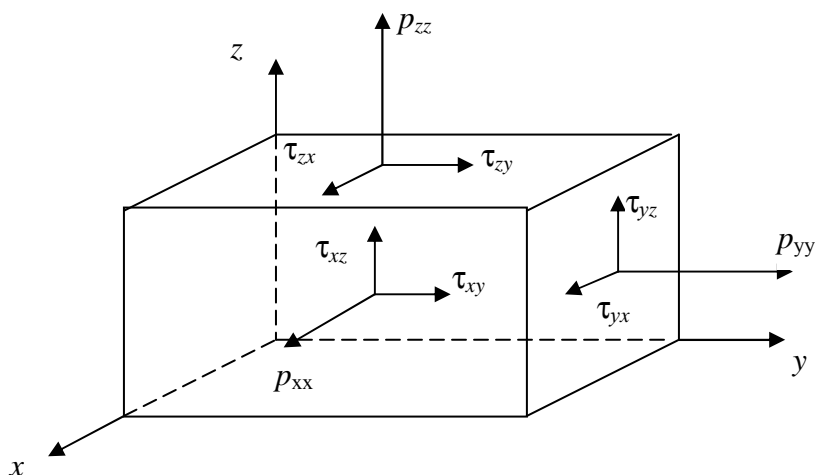


Рис. 2.4. Схема действия нормальных и касательных напряжений

Применяя теорему моментов, взятых относительно начала координат для напряжений, действующие на грани параллелепипеда, можно доказать свойство взаимности касательных напряжений, в соответствии с которым:

$$\tau_{xy} = \tau_{yx}; \tau_{xz} = \tau_{zx}; \tau_{yz} = \tau_{zy}.$$

Из этого следует, что вследствие взаимности число независимых величин сокращается до шести.

Возникновение в жидкости касательных напряжений τ_{xy} , τ_{xz} , τ_{yz} вызвано одновременным влиянием двух факторов: движение жидкости и ее вязкости.

Если жидкость неподвижна, то касательные напряжения в ней отсутствуют, что характерно как для вязких, так и для невязких жидкостей.

В покоящейся жидкости:

$$\tau_{xy} = \tau_{xz} = \tau_{yz} = 0,$$

то есть действуют только нормальные напряжения p_{xx} , p_{yy} , p_{zz} .

Соответствующие векторы напряжений:

$$\bar{p}_n = \bar{n} \bar{p}_{nn}; \bar{p}_x = \bar{i} \bar{p}_{xx}; \bar{p}_y = \bar{j} \bar{p}_{yy}; \bar{p}_z = \bar{k} \bar{p}_{zz}.$$

Подставляя эти выражения в уравнение 2.2, получим:

$$\bar{n} p_{nn} = \bar{i} p_{xx} \cos(n, x) + \bar{j} p_{yy} \cos(n, y) + \bar{k} p_{zz} \cos(n, z).$$

Известно, что:

$$\bar{n} = \bar{i} \cos(n, x) + \bar{j} \cos(n, y) + \bar{k} \cos(n, z).$$

Подставляя предыдущее выражение в левую часть:

$$p_{nn} [\bar{i} \cos(n, x) + \bar{j} \cos(n, y) + \bar{k} \cos(n, z)] = \bar{i} p_{xx} \cos(n, x) + \\ + \bar{j} p_{yy} \cos(n, y) + \bar{k} p_{zz} \cos(n, z).$$

Сравнивая в этом выражении коэффициенты при одинаковых ортах, найдем:

$$p_{nn} = p_{xx}; p_{nn} = p_{yy}; p_{nn} = p_{zz}$$

или

$$p_{nn} = p_{yy} = p_{xx} = p_{zz}.$$

Эти равенства позволяют сформулировать теорему о свойстве нормальных напряжений:

Второе свойство: если в жидкости отсутствуют касательные напряжения, то нормальные напряжения в данной точке не зависят от ориентации площадки.

Рассмотрим одно из основных свойств жидкости, связанное с нормальными напряжениями.

Как видно из рис. 2.4, p_{xx}, p_{yy}, p_{zz} направлены в сторону внешней нормали, то есть нормальные напряжения – растягивающие, которым присывается знак «+». Твердое тело одинаково воспринимает растягивающие и сжимающие напряжения, не меняя свое состояние. В нем при этом не образуется разрывов сплошности.

Третье свойство: капельная жидкость способна воспринимать произвольные сжимающие усилия (отрицательное нормальное напряжение) без разрыва сплошности. Однако жидкость практически терпит разрыв при растяжении, то есть в ней могут проявляться лишь нормальные сжимающиеся усилия.

Назовем давлением p в жидкости при отсутствии касательных напряжений величину нормального напряжения, взятую с обратным знаком, тогда, в соответствии с только что доказанной теоремой

$$p = -p_{nn} = -p_{yy} = -p_{xx} = -p_{zz},$$

отсюда следует, что величина давления не зависит от ориентации площадки.

3. УРАВНЕНИЯ ДВИЖЕНИЯ ЖИДКОСТИ В НАПРЯЖЕНИЯХ

Получим общее уравнение движения жидкости, устанавливающая связь между внешними и внутренними силами, действующими на нее.

Выделим в движущейся жидкости поверхностью S произвольный жидкий объем V (рис. 2.5), а внутри него элементарную жидкую частицу с массой $\rho \cdot dV$ и поверхностью dS . К этой частице приложены массовые силы с напряжением \bar{F} и поверхностные силы с напряжением \bar{p}_n .

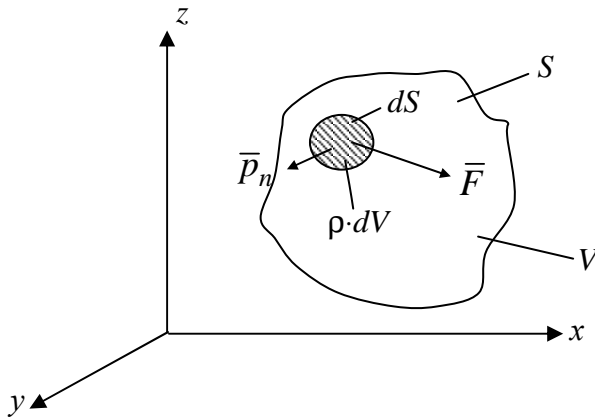


Рис. 2.5. Схема к выводу уравнения движения жидкости в напряжениях

Запишем уравнение движения этой частицы, обозначая ускорение ее центра тяжести $d\bar{v}/dt$:

$$\rho \cdot dV \frac{d\bar{v}}{dt} = \rho \cdot dV \cdot \bar{F} + \bar{p}_n \cdot dS$$

Просуммируем левую и правую часть уравнения. Суммирование первых двух членов сводится к интегрированию по объему, а третьего члена – по площади.

Согласно третьему закону Ньютона, поверхностные силы по всем внутренним площадкам взаимно уничтожатся, и останутся только поверхностные силы по площади S , ограничивающей объем V .

$$\int_V \frac{d\bar{v}}{dt} \rho \cdot dV = \int_V \bar{F} \rho \cdot dV + \int_S \bar{p}_n \cdot dS.$$

Преобразуем третий член уравнения, используя для этого ранее полученную зависимость:

$$\bar{p}_n = \bar{p}_x \cos(n, x) + \bar{p}_y \cos(n, y) + \bar{p}_z \cos(n, z)$$

и получим:

$$\oint_S \bar{p}_n dS = \oint_S \left[\bar{p}_x \cos(n, x) + \bar{p}_y \cos(n, y) + \bar{p}_z \cos(n, z) \right] \cdot dS$$

Применим к правой части этого равенства известное преобразование Гаусса – Остроградского, устанавливающего связь между объемным и поверхностным интегралами:

$$\oint_S \left[p_x \cos(n, x) + p_y \cos(n, y) + p_z \cos(n, z) \right] \cdot dS = \int_V \left(\frac{\partial p_x}{\partial x} + \frac{\partial p_y}{\partial y} + \frac{\partial p_z}{\partial z} \right) \cdot dV.$$

Подставляя правую часть в уравнение, получим:

$$\int_V \frac{d\bar{v}}{dt} \rho \cdot dV = \int_V \bar{F} \rho \cdot dV + \int_V \left(\frac{\partial \bar{p}_x}{\partial x} + \frac{\partial \bar{p}_y}{\partial y} + \frac{\partial \bar{p}_z}{\partial z} \right) \cdot dV.$$

Все члены в этом уравнении интегрируются по объему. Это уравнение является *уравнением движения жидкого объема в интегральной форме*. Левая часть представляет *главный вектор сил инерции*, первый член правой части – *главный вектор массовых сил*, а второй – *главный вектор поверхностных сил*.

Получим дифференциальную форму уравнения движения, более удобную для изучения движения жидкости. Объединим все члены уравнения под знаком интеграла, перенося силу инерции в правую часть.

$$\int_V \left[-\frac{d\bar{v}}{dt} + \bar{F} + \frac{1}{\rho} \cdot \left(\frac{\partial \bar{p}_x}{\partial x} + \frac{\partial \bar{p}_y}{\partial y} + \frac{\partial \bar{p}_z}{\partial z} \right) \right] \cdot \rho \cdot dV = 0.$$

Интеграл равен нулю, когда подинтегральная функция равна нулю:

$$-\frac{d\bar{v}}{dt} + \bar{F} + \frac{1}{\rho} \cdot \left(\frac{\partial \bar{p}_x}{\partial x} + \frac{\partial \bar{p}_y}{\partial y} + \frac{\partial \bar{p}_z}{\partial z} \right) = 0.$$

В итоге получим дифференциальное уравнение движения жидкости в напряжениях:

$$\frac{d\bar{v}}{dt} = \bar{F} + \frac{1}{\rho} \cdot \left(\frac{\partial \bar{p}_x}{\partial x} + \frac{\partial \bar{p}_y}{\partial y} + \frac{\partial \bar{p}_z}{\partial z} \right), \quad (2.3)$$

которое связывает ускорение с напряжениями массовых и поверхностных сил в данной точке потока и справедливо как для вязкой, так и невязкой жидкости.

Проектируя векторное уравнение на оси координат, будем иметь:

$$\begin{cases} \frac{dv_x}{dt} = F_x + \frac{1}{\rho} \cdot \left(\frac{\partial p_{xx}}{\partial x} + \frac{\partial \tau_{yx}}{\partial y} + \frac{\partial \tau_{zx}}{\partial z} \right) \\ \frac{dv_y}{dt} = F_y + \frac{1}{\rho} \cdot \left(\frac{\partial \tau_{xy}}{\partial x} + \frac{\partial p_{yy}}{\partial y} + \frac{\partial \tau_{zy}}{\partial z} \right) \\ \frac{dv_z}{dt} = F_z + \frac{1}{\rho} \cdot \left(\frac{\partial \tau_{xz}}{\partial x} + \frac{\partial \tau_{yz}}{\partial y} + \frac{\partial p_{zz}}{\partial z} \right) \end{cases}$$

Эта система уравнений служит для разработки гидростатики и гидродинамики вязкой и невязкой жидкости.

КОНТРОЛЬНЫЕ ВОПРОСЫ

1. Какие силы называются массовыми? Приведите примеры.
2. Что Вы понимаете под напряжением массовых сил?
3. Чему равно напряжение силы тяжести?
4. Какие силы называются поверхностными? Приведите примеры.
5. Какими напряжениями характеризуются поверхностные силы?
6. Сформулируйте первое свойство напряжений поверхностных сил.
7. Сформулируйте второе свойство напряжений поверхностных сил.
8. Сформулируйте третье свойство напряжений поверхностных сил.
9. В каких случаях в жидкости не действуют касательные напряжения?
10. Что такое давление?
11. Выведите уравнение движения жидкости в напряжениях.

ЛИТЕРАТУРА

1. Альтшуль, А. Д. Гидравлика и аэродинамика / А. Д. Альтшуль, П. Г. Кисилев. – М. : Стройиздат, 1975. – 323 с.
2. Штеренлихт, Д. В. Гидравлика : учебник для вузов / Д. В. Штеренлихт. – М. : Энергоатомиздат, 1984. – 640 с.
3. Повх, И. Л. Техническая гидродинамика / И. Л. Повх. – Л. : Машиностроение, 1969. – 524 с.
4. Чугаев, Р. Р. Гидравлика / Р. Р. Чугаев. – Л. : Энергия, 1982. – 600 с.

МОДУЛЬ 3

ГИДРОСТАТИКА ЖИДКОСТИ

ВВЕДЕНИЕ

Гидростатика – раздел гидромеханики, изучающий равновесие жидкости. Различают абсолютное равновесие жидкости, когда из массовых сил действует только сила тяжести, и относительное равновесие, когда на жидкость, кроме сил тяжести, действуют инерционные силы. В этом случае объем жидкости может двигаться не деформируясь, то есть как абсолютно твердое тело, в то время как движение частиц жидкости друг относительно друга отсутствует.

Здесь мы рассмотрим только гидростатику несжимаемой жидкости.

1. ДИФФЕРЕНЦИАЛЬНОЕ УРАВНЕНИЕ РАВНОВЕСИЯ ЖИДКОСТИ (УРАВНЕНИЕ ЭЙЛЕРА)

Связь между массовыми силами и давлениями в жидкости, устанавливается уравнениями гидростатики, для получения которых необходимо в дифференциальном уравнении движения жидкости в напряжениях (2.3) приравнять нулю производную по времени:

$$\frac{d\bar{v}}{dt} = \bar{F} + \frac{1}{\rho} \cdot \left(\frac{\partial \bar{p}_x}{\partial x} + \frac{\partial \bar{p}_y}{\partial y} + \frac{\partial \bar{p}_z}{\partial z} \right).$$

В покоящейся жидкости касательные напряжения равны нулю и выполняется условие:

$$\tau_{xy} = \tau_{xz} = \tau_{yz} = 0.$$

Пологая $\frac{d\bar{v}}{dt} = 0$ и приравнявая равенство нулю касательных напряжений уравнение гидростатики можно записать:

$$\bar{F} - \frac{1}{\rho} \cdot \left(\bar{i} \frac{\partial p_x}{\partial x} + \bar{j} \frac{\partial p_y}{\partial y} + \bar{k} \frac{\partial p_z}{\partial z} \right) = 0,$$

знак минус появился при переходе от напряжений к давлению.

Используя понятие градиента скалярной функции p , это уравнение можно представить в виде соотношения:

$$\rho \cdot \bar{F} = \text{grad } p ,$$

представляющего уравнение равновесия жидкости в векторной форме (уравнение Эйлера). Оно справедливо как для абсолютного, так и для относительного равновесия жидкости.

Из уравнения Эйлера следует, что векторное поле напряжений массовых сил \bar{F} при равновесии не может быть произвольным. Уравнения равновесия налагают некоторые ограничения на характер массовых сил, способных создать равновесие жидкости. Для этого применим к нему дифференциальную операцию rot , считая $\rho = \text{const}$,

$$\text{rot } \rho \cdot \bar{F} = \rho \cdot \text{rot } \bar{F} = \text{rot } (\text{grad } p) .$$

Как известно вихрь потенциального течения равен нулю, то есть:

$$\text{rot } (\text{grad } p) = 0 .$$

Тогда $\text{rot } (\bar{F}) = 0$.

Из векторного анализа известно, что в этом случае \bar{F} есть потенциальный вектор, то есть поле напряжений массовых сил в этом случае обладает потенциалом U :

$$\bar{F} = \text{grad } U .$$

Таким образом, *равновесие несжимаемой жидкости возможно только в случае действия на нее потенциальных массовых сил.*

Запишем уравнение Эйлера, где массовую силу выразим через проекции на координатные оси и умножим каждое слагаемое соответственно на dx , dy , dz :

$$\frac{1}{\rho} \cdot \left(\frac{\partial p_x}{\partial x} \cdot dx + \frac{\partial p_y}{\partial y} \cdot dy + \frac{\partial p_z}{\partial z} \cdot dz \right) = F_x \cdot dx + F_y \cdot dy + F_z \cdot dz .$$

В этом уравнении выражение в скобках представляет собой полный дифференциал давления dp . Следовательно:

$$dp = \rho \cdot (F_x \cdot dx + F_y \cdot dy + F_z \cdot dz) . \quad (3.1)$$

2. ПОВЕРХНОСТИ РАВНОГО ДАВЛЕНИЯ

Поверхностью равного давления называется поверхность, давление во всех точках которой одинаково, $p = \text{const}$ следовательно дифференциальное уравнение поверхности равного давления имеет вид:

$$dp = 0. \quad (3.2)$$

Чтобы получить уравнение поверхности равного давления для жидкости, находящейся в равновесии, подставим условие (3.2) в дифференциальное уравнение равновесия жидкости (3.1). Так как плотность не может быть равна нулю:

$$F_x dx + F_y dy + F_z dz = 0. \quad (3.3)$$

Для конкретных случаев уравнение поверхности равного давления можно получить путем интегрирования этого уравнения с учетом действующих массовых сил.

1. Жидкость находится в покое в резервуаре (рис. 3.1). Массовой силой, действующей на частицы жидкости, в данном случае является только сила тяжести F_m . Проекции единичной результирующей массовых сил на координатные оси $F_x = 0$, $F_y = 0$, $F_z = -g$. Подставляя эти значения в уравнение (3.3), получаем дифференциальное уравнение поверхности равного давления в покоящейся жидкости:

$$-g \cdot dz = 0. \quad (3.4)$$

В результате интегрирования дифференциального уравнения (3.4) получаем:

$$g \cdot z = \text{const}.$$

Это уравнение горизонтальной плоскости, отстоящей на расстоянии z от начала координат. Следовательно, в покоящейся жидкости любая горизонтальная плоскость является поверхностью равного давления.

2. Жидкость находится в равновесии в сосуде, движущемся горизонтально с постоянным ускорением a (рис. 3.2).

Массовыми силами, действующими на частички жидкости являются силы инерции $F_u = m \cdot a$ (направлены в сторону, противоположную направлению ускорения) и сила тяжести F_m . Проекции единичной результирующей массовых сил на координатные оси $F_x = -a$, $F_y = 0$, $F_z = -g$. Подставляя эти

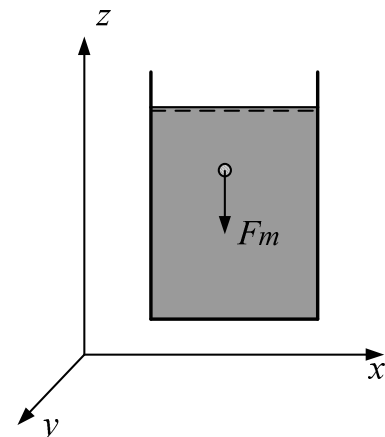


Рис. 3.1. Схема равновесия жидкости находящейся в покое в цилиндрическом сосуде

значения в уравнение (3.3), получаем дифференциальное уравнение поверхности равного давления в жидкости, движущейся равноускоренно:

$$-a \cdot dx - g \cdot dz = 0.$$

В результате интегрирования получаем:

$$a \cdot x + g \cdot z = \text{const}.$$

Это уравнение наклонной плоскости. Угол наклона плоскости $\beta = \text{arctg}(a/g)$. Следовательно, в жидкости, движущейся равноускоренно, любая наклонная под углом β плоскость является поверхностью равного давления.

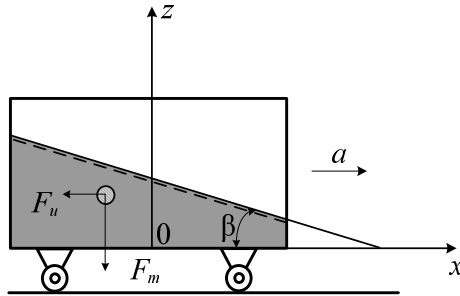


Рис. 3.2. Схема равновесия жидкости в горизонтальном сосуде, движущемся с постоянным ускорением

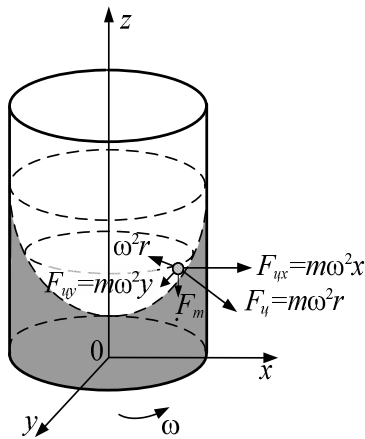


Рис. 3.3. Схема равновесия жидкости в цилиндрическом сосуде, вращающемся вокруг оси Oz с постоянной скоростью ω

3. Жидкость находится в равновесии в цилиндрическом сосуде, вращающемся вокруг вертикальной оси с постоянной угловой скоростью ω (рис. 3.3). В этом случае массовыми силами, действующими на частицы жидкости, являются центробежная сила инерции $F_u = m\omega^2 r$ (направлена к центру вращения) и сила тяжести. Проекции единичной результирующей массовых сил на координатные оси $F_x = \omega^2 x$, $F_y = \omega^2 y$, $F_z = -g$. Подставляя эти значения в уравнение (3.3), получаем дифференциальное уравнение поверхности равного давления в жидкости:

$$\omega^2 \cdot x \cdot dx + \omega^2 \cdot y \cdot dy - g \cdot dz = 0.$$

В результате интегрирования получаем:

$$\frac{\omega^2 x^2}{2} + \frac{\omega^2 y^2}{2} - g \cdot z = \text{const}.$$

Так как $x^2 + y^2 = r^2$, то:

$$\frac{\omega^2 r^2}{2} - g \cdot z = \text{const}.$$

Это уравнение параболоида вращения вокруг вертикальной оси. Следовательно, в жидкости, вращающейся с постоянной угловой скоростью, поверхности равного давления представляют семейство параболоидов вращения.

3. ОСНОВНОЕ УРАВНЕНИЕ ГИДРОСТАТИКИ

Рассмотрим жидкость, покоящуюся в сосуде, неподвижном относительно Земли (рис.3.4).

Для рассматриваемого случая действующей на жидкость массовой силой является только сила тяжести.

Направив ось OZ вертикально вверх, получим $F_x = 0$, $F_y = 0$, $F_z = -g$, а подставив полученные величины в уравнение (3.1), получим:

$$dp = -\rho \cdot g \cdot dz,$$

что можно переписать в виде:

$$dz + \frac{dp}{\rho \cdot g} = 0. \quad (3.5)$$

Интегрируя дифференциальное уравнение (3.5), получаем:

$$z + \frac{p}{\rho \cdot g} = C, \quad (3.6)$$

где C – постоянная интегрирования.

Значение постоянной интегрирования C определяется из известных граничных условий: $p = p_0$ при $z = z_0$. Подставляя эти условия в уравнение (3.6), имеем:

$$C = z_0 + \frac{p_0}{\rho \cdot g}. \quad (3.7)$$

Подставляя выражение (3.7) в (3.6), получаем:

$$z + \frac{p}{\rho \cdot g} = z_0 + \frac{p_0}{\rho \cdot g}, \quad (3.8)$$

или с учетом $z_0 - z = h$:

$$p = p_0 + \rho gh. \quad (3.9)$$

Уравнение (3.8) называется *основным уравнением гидростатики*. Уравнение (3.9) представляет вторую форму основного уравнения гидростатики.

Основное уравнение гидростатики является математическим выражением закона распределения гидростатического давления в жидкости: гидростатическое давление в некоторой точке, погруженной на глубину h относительно свободной поверхности, равно сумме внешнего давления p_0 , действующего на свободную поверхность жидкости, и давления столба жидкости высотой, равной глубине погружения рассматриваемой точки h , с площадью основания, равной единице.

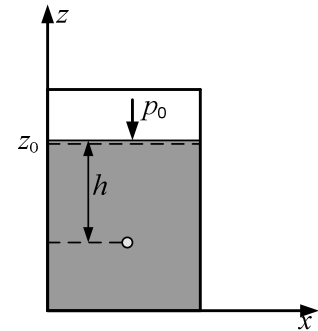


Рис. 3.4. Схема к выводу основного уравнения гидростатики

4. ГЕОМЕТРИЧЕСКАЯ ИНТЕРПРЕТАЦИЯ ОСНОВНОГО УРАВНЕНИЯ ГИДРОСТАТИКИ

Ордината z рассматриваемой точки жидкости отсчитывается от произвольной горизонтальной плоскости XOY , принятой в качестве координатной. В гидравлике эту плоскость называют *плоскостью сравнения*, а отсчитанную от нее координату z точки – *геометрической высотой точки* или *геометрическим напором* в данной точке жидкости.

Величина $p/\rho g$ имеет линейную размерность и представляет собой геометрическую высоту, на которую поднимется жидкость под действием давления p . Указанную высоту можно измерить, если подсоединить к сосуду трубку, из которой полностью удален воздух. Жидкость в трубке поднимется на высоту $p/\rho g$. Если трубка открыта и давление на свободной поверхности равно атмосферному, то жидкость в трубке поднимется на высоту $p_{изб}/\rho g$, соответствующую избыточному давлению (рис. 3.5).

Высота $p/\rho g$ соответствует давлению p . Высота $p_{изб}/\rho g$ называется *пьезометрической высотой*. Высота, соответствующая давлению $p_{вак}$, называется *вакуумметрической высотой*. Эта высота может быть измерена с помощью простейшего вакуумметра (рис. 3.6).

Сумму высот $z + p/\rho g$ называют *гидростатическим напором H* . Пьезометрический напор H_n меньше гидростатического напора на высоту, соответствующую атмосферному давлению, $p_{атм}/\rho g$.

Отложив от плоскости сравнения по вертикали отрезки $z + p/\rho g$ для различных точек покоящейся жидкости, обнаружим, что геометрическое место концов таких отрезков будет представлять собой горизонтальную плоскость, расположенную на расстоянии $z + p/\rho g$ от плоскости сравнения. Такая плоскость называется *плоскостью гидростатического напора*, а если откладывать отрезки $z + p_{изб}/\rho g$, – то *плоскостью пьезометрического напора*.

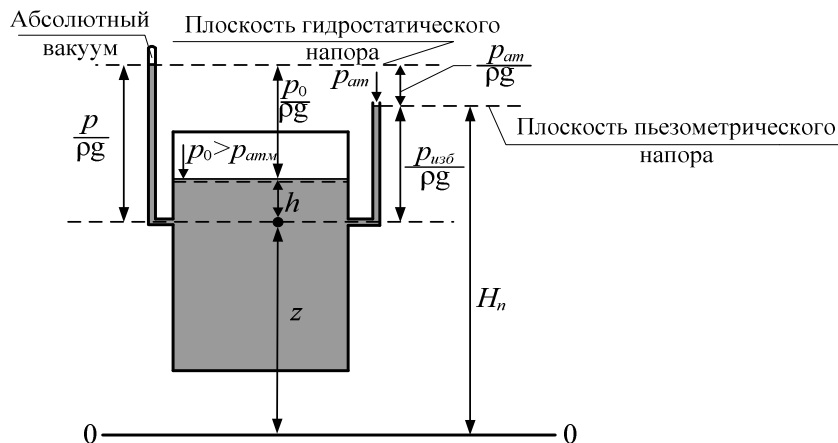


Рис. 3.5. Графическая иллюстрация напоров жидкости в сосуде при $p_0 > p_{атм}$

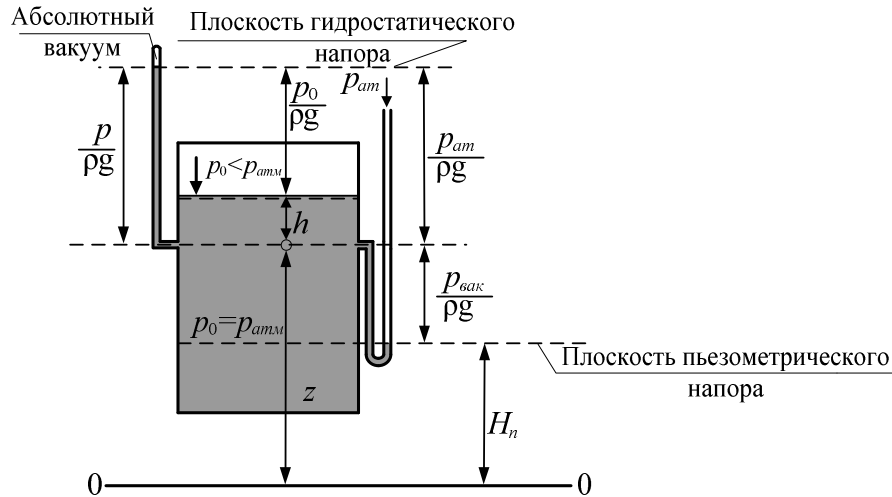


Рис. 3.6. Графическая иллюстрация напоров жидкости в сосуде при $p_0 < p_{атм}$

5. ЗАКОН ПАСКАЛЯ И ЕГО ПРАКТИЧЕСКОЕ ПРИМЕНЕНИЕ. ГРАФИЧЕСКОЕ ИЗОБРАЖЕНИЕ ДАВЛЕНИЯ

Применив основное уравнение гидростатики к двум точкам покоящейся жидкости $z_1 + \frac{p_1}{\rho \cdot g} = z_2 + \frac{p_2}{\rho \cdot g}$, изменим давление в первой точке на Δp_1 , не нарушая равновесия жидкости (рис 3.7). Тогда во второй точке давление должно измениться на некоторую величину Δp_2 . Из основного уравнения гидростатики следует, что:

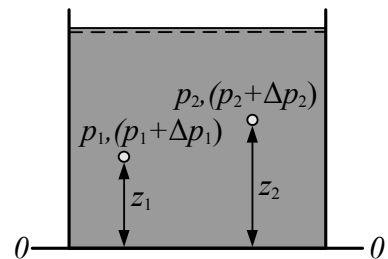


Рис. 3.7. Схема к выводу закона Паскаля

$$z_1 + \frac{p_1 + \Delta p_1}{\rho \cdot g} = z_2 + \frac{p_2 + \Delta p_2}{\rho \cdot g},$$

или

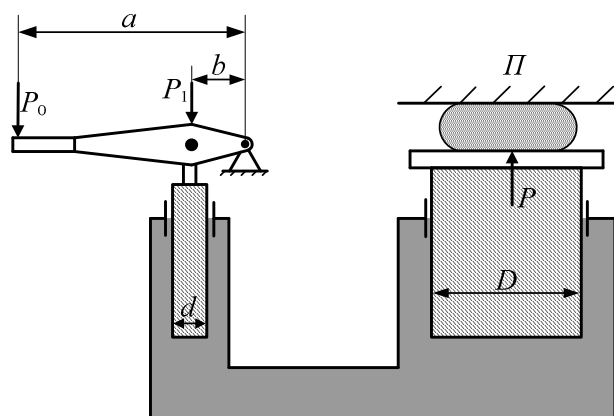
$$\Delta p_1 = \Delta p_2$$

то есть изменение давления в любой точке покоящейся жидкости передается в остальные ее точки без изменений. Это положение называется *законом Паскаля*.

На этом законе основан принцип работы гидравлических машин. Рассмотрим одну из них.

Гидравлический пресс – это машина, которая используется для получения больших усилий при прессовании, штамповке, испытании материалов и т.п. Она состоит из двух сообщающихся цилиндров с поршнями малого d и большего D диаметров (рис. 3.8.). Первый соединен с рычагом,

дающим дополнительный выигрыш в силе. Если к рычагу приложена сила P_0 , то на малый поршень передается сила:



$$P_1 = P_0 \cdot \frac{a}{b}.$$

Следовательно, в жидкости под поршнем давление увеличивается на величину:

$$\Delta p = \frac{P_1}{\omega} = \frac{P_0 \frac{a}{b}}{\omega},$$

где ω – площадь поперечного сечения малого поршня.

Рис. 3.8. Гидравлический пресс

Изменение давления передается во все точки занятого жидкостью пространства, а значит, и под большой поршень. Пренебрегая практически незначительной поправкой на разность высотных положений нижней поверхности поршней, получаем силу давления на большой поршень:

$$P = \Delta p \cdot \Omega = P_0 \frac{a}{b} \cdot \frac{\Omega}{\omega},$$

где Ω – площадь поперечного сечения большого поршня.

Отношение Ω/ω называют *передаточным числом*. Очевидно, для цилиндров $\Omega/\omega = (D/d)^2$.

Учитывая потери энергии на трение в движущихся частях введем КПД η , получаем расчетную формулу:

$$P = P_0 \frac{a}{b} \cdot \left(\frac{D}{d}\right)^2 \cdot \eta.$$

Обычно $\eta = 0,80 - 0,85$. В современных гидравлических прессах развиваются усилия до 700 000 кН.

Графическое изображение давления. Графическое изображение изменения гидростатического давления вдоль плоской стенки в зависимости от глубины называется диаграммой распределения давления, или *элюрой давления*.

Как следует из основного уравнения гидростатики, давление вдоль какой-либо вертикальной стенки изменяется по линейному закону

$$p = p_0 + \rho \cdot g \cdot h.$$

Если манометрическое давление в точке на глубине h_1 (рис. 3.9.) равно $p_{m1} = \rho \cdot g \cdot h_1$, а в точке на глубине h_2 равно $p_{m2} = \rho \cdot g \cdot h_2$, то:

$$\frac{p_{m1}}{p_{m2}} = \frac{h_1}{h_2}.$$

Поскольку давление жидкости всегда направлено по внутренней нормали к площадке действия, отложив в соответствующих точках перпендикуляры, изображающие в масштабе манометрическое давление, и соединив их концы, можно получить эпюру манометрического давления на данную стенку.

В качестве двух исходных точек для построения линейной графической зависимости удобнее взять точку O на свободной поверхности, где манометрическое давление равно нулю, и точку A на дне, где манометрическое

$$p_{MA} = \rho \cdot g \cdot h.$$

Эпюра полного гидростатического давления изобразится трапецией (рис. 3.9), так как в каждой точке вдоль стенки абсолютное давление больше манометрического на величину p_0 . Эпюра давления строится со стороны жидкости и штрихуется по направлению действия давления. Каждый отрезок эпюры гидростатического давления в масштабе изображает направление давления в данной точке и его значение, например отрезок CB изображает манометрическое давление в точке B , а отрезок DB – полное гидростатическое давление в той же точке.

На рис. 3.10 представлена эпюра манометрического давления на стенку, наклоненную к горизонту под углом α . Ординаты эпюры давления всегда перпендикулярны площадке действия.

На рис. 3.10 представлена эпюра манометрического давления на стенку, наклоненную к горизонту под углом α . Ординаты эпюры давления всегда перпендикулярны площадке действия.

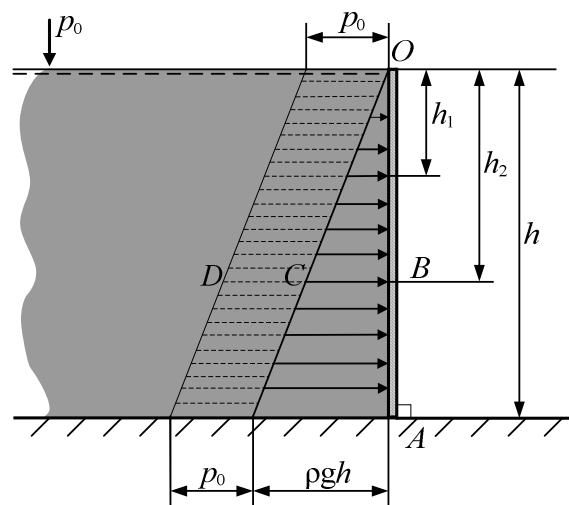


Рис. 3.9. Эпюра гидростатического давления на плоскую вертикальную стенку

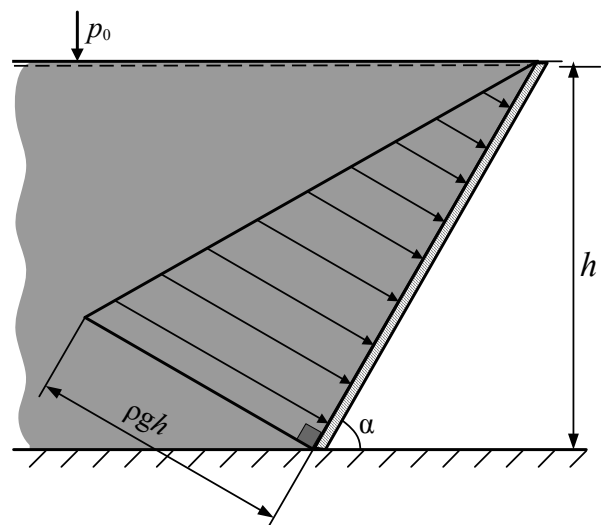


Рис. 3.10. Эпюра гидростатического давления на плоскую стенку, наклоненную под углом α к горизонту

6. АБСОЛЮТНОЕ И МАНОМЕТРИЧЕСКОЕ ДАВЛЕНИЕ. ВАКУУМ. ПРИБОРЫ ДЛЯ ИЗМЕРЕНИЯ ДАВЛЕНИЯ

Применив основное уравнение гидростатики для двух точек, одна из которых расположена на свободной поверхности, получим:

$$z + \frac{p}{\rho \cdot g} = z_0 + \frac{p_0}{\rho \cdot g}$$

или

$$p = p_0 + g \cdot \rho \cdot (z_0 - z),$$

где p_0 – давление на свободной поверхности;
 $z_0 - z = h$ – глубина погружения точки A (см. рис. 3.4).

Отсюда следует, что давление в жидкости увеличивается с глубиной погружения, а формула *абсолютного гидростатического давления* в точке покоящейся жидкости имеет вид:

$$P_{абс} = p_0 + \rho \cdot g \cdot h. \quad (3.10)$$

Часто давление на свободной поверхности воды равно атмосферному давлению $p_0 = p_{ат}$, в этом случае абсолютное давление определяется как:

$$P_{абс} = P_{ат} + \rho \cdot g \cdot h, \quad (3.10^*)$$

а $\rho \cdot g \cdot h$ называют *избыточным давлением* и обозначают $p_{изб}$.

Избыточное давление определяется как разность абсолютного и атмосферного давлений:

$$P_{изб} = P_{абс} - P_{ат} = p_0 + \rho \cdot g \cdot h - p_{ат},$$

при $p_0 = p_{ат}$:

$$P_{изб} = \rho \cdot g \cdot h$$

Абсолютное гидростатическое давление может быть меньше атмосферного, но всегда больше нуля. Избыточное давление может быть и больше, и меньше нуля.

Положительное избыточное давление называют *манометрическим давлением* $p_{ман}$:

$$P_{ман} = P_{абс} - P_{ат}, (P_{абс} > P_{ат}).$$

Манометрическое давление показывает, на сколько абсолютное давление превышает атмосферное.

Отрицательное избыточное давление называют *вакуумметрическим давлением* $p_{вак}$:

$$P_{вак} = P_{ат} - P_{абс}, (P_{абс} < P_{ат}).$$

Вакуумметрическое давление показывает насколько абсолютное давление ниже атмосферного.

Практически наибольший вакуум в жидкости ограничен значением давления насыщенного пара жидкости при данной температуре.

Проиллюстрируем графически взаимосвязь между абсолютным, манометрическим и вакуумметрическим давлениями (рис. 3.11).

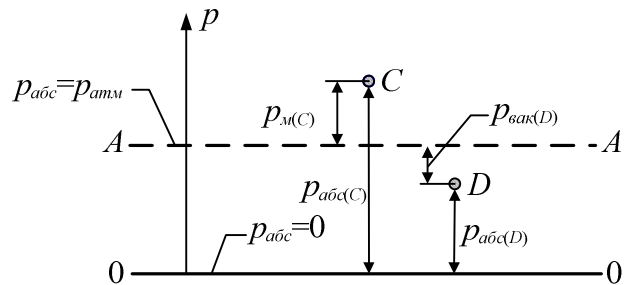


Рис. 3.11. Графическая иллюстрация давления

Представим плоскость, во всех точках которой абсолютное давление $p_{абс} = 0$ (линия 0-0 на рис. 3.11). Выше этой плоскости

на расстоянии, соответствующем атмосферному давлению, расположена плоскость, во всех точках которой $p_{абс} = p_{атм}$ (линия A-A). Таким образом, линия 0-0 является базой для отсчета абсолютного давления, а линия A-A – базой для отсчета манометрического давления и вакуума.

Если в точке C в жидкости абсолютное давление $p_{абс(C)}$ больше атмосферного, то расстояние от точки C до линии A-A будет равно манометрическому давлению $p_{м(C)}$ в точке C. Если в точке D в жидкости абсолютное давление $p_{абс(D)}$ меньше атмосферного, то расстояние от точки D до линии A-A будет соответствовать вакуумметрическому давлению $p_{(вак)D}$ в точке D.

Приборы для измерения гидростатического давления можно подразделить на две группы: *жидкостные* и *механические*. В основе жидкостных приборов для измерения давления лежит принцип сообщающихся сосудов.

Простейшим жидкостным прибором для измерения давления является пьезометр. Пьезометр представляет собой прозрачную трубку диаметром не менее 5 мм (для избежания капиллярности). Один ее конец присоединен к сосуду, в котором измеряется давление, а другой конец открыт. Схема установки пьезометра показана на рис. 3.12, а.

Абсолютное давление в сосуде в точке C присоединения пьезометра в соответствии с формулой (3.10*) составляет:

$$p_C = p_{атм} + \rho \cdot g \cdot h_n, \quad (3.11)$$

где h_n – высота подъема жидкости в пьезометре (пьезометрическая высота).

Из уравнения (3.11) находим, что:

$$h_n = \frac{p_{абс} - p_{атм}}{\rho g} = \frac{p_m}{\rho g}.$$

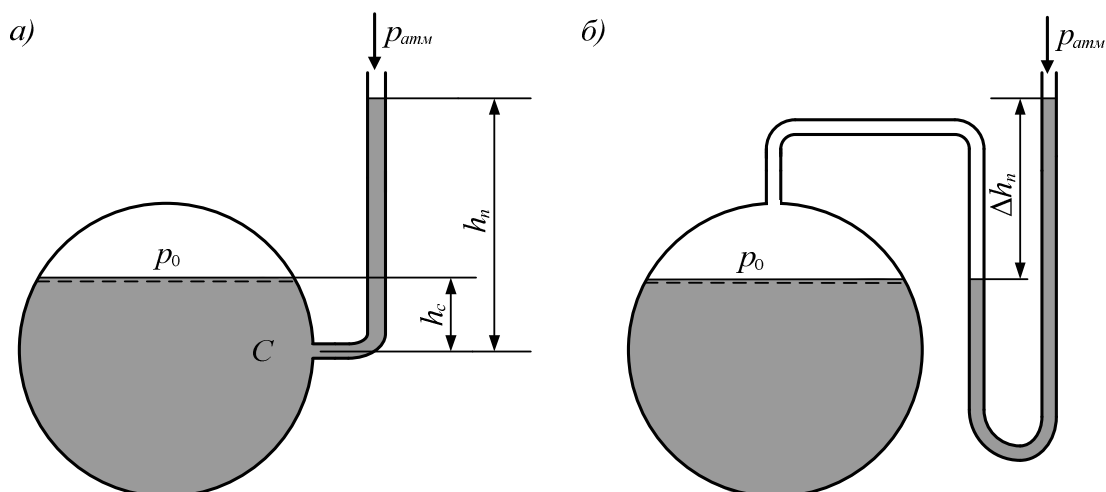


Рис. 3.12. Схема установки пьезометров: а – для измерения давления в точке присоединения; б – для измерения давления в сосуде над свободной поверхностью

Таким образом, высота подъема жидкости в пьезометре определяется избыточным (манометрическим) давлением в точке C . Измерив высоту подъема жидкости в пьезометре, можно определить избыточное давление в точке его присоединения.

С помощью пьезометра можно определить давление p_0 в сосуде над свободной поверхностью. Давление в точке C :

$$p_C = p_0 + \rho \cdot g \cdot h_c, \quad (3.12)$$

где h_c – глубина погружения точки C относительно уровня жидкости в сосуде.

Из уравнений (3.11) и (3.12) находим:

$$p_0 = p_{atm} + \rho g (h_n - h_c) = p_{atm} + \rho g \Delta h_n.$$

В этом случае для удобства определения разности $h_n - h_c$ схема установки пьезометра может быть такой, как на рис. 3.12, б.

Пьезометр является очень чувствительным и точным прибором, однако он удобен только для измерения небольших давлений; при больших давлениях трубка пьезометра получается чрезмерно длинной, что осложняет измерения. В этих случаях применяют так называемые жидкостные манометры, в которых давление уравнивается не той же жидкостью, что и жидкость, находящаяся в сосуде, как это имеет место в пьезометре, а жидкостью большего удельного веса; обычно такой жидкостью является ртуть. Так как удельный вес ртути больше удельного веса воды в 13,6 раза, то при измерении одних и тех же давлений трубка ртутного манометра оказывается значительно короче пьезометрической трубки и сам прибор получается более компактным.

Ртутный манометр (рис. 3.13) представляет собой обычно U-образную стеклянную трубку, изогнутое колено которой заполняется ртутью. Под действием давления p в сосуде уровень ртути в левом колене манометра понижается, а в правом – повышается. При этом гидростатическое давление в точке A , взятой на поверхности ртути в левом колене, по аналогии с предыдущим, определяется следующим образом:

$$p_A = p + \rho_{ж} g h_1 = p_{атм} + \rho_{рт} \cdot g \cdot h_{рт},$$

где $\rho_{ж}$ и $\rho_{рт}$ – плотности соответственно жидкости в сосуде и ртути.

Отсюда:

$$p = p_{атм} + \rho_{рт} g h_{рт} - \rho_{ж} g h_1.$$

В тех случаях, когда необходимо измерить не давление в сосуде, а разность давлений в двух сосудах или же в двух точках жидкости в одном и том же сосуде, применяют *дифференциальные манометры*. Дифференциальный манометр, присоединенный к двум сосудам A и B , представлен на рис. 3.14. Здесь для давления p на уровне поверхности ртути в левом колене имеем:

$$p = p_A + \rho_{ж} g h_1 = p_B + \rho_{ж} g h_2 + \rho_{рт} g h,$$

откуда:

$$p_A - p_B = \rho_{ж} g (h_2 - h_1) + \rho_{рт} g h,$$

или, так как $h_2 - h_1 = -h$,

$$p_A - p_B = (\rho_{рт} - \rho_{ж}) g h$$

Таким образом, разность давлений определяется разностью уровней в двух коленах дифференциального манометра.

Для повышения точности измерений, а также при измерении незначительных давлений применяются *микроманометры*.

Микроманометр состоит из резервуара A , присоединяемого к сосуду, в котором измеряется давление, и манометрической трубки B , угол наклона α к горизонту которой можно менять. Одна из конструкций микроманометра, так называемый наклонный микроманометр, изображена на рис. 3.15.

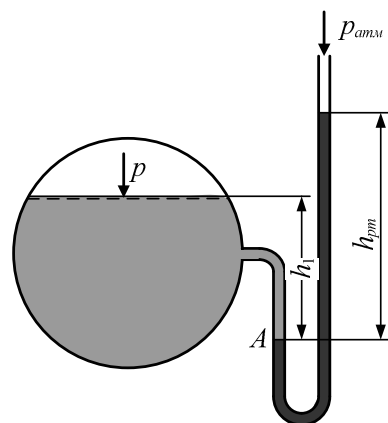


Рис. 3.13. Ртутный манометр

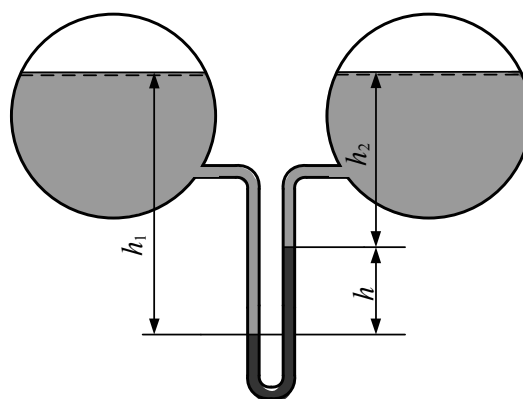


Рис. 3.14. Дифференциальный манометр

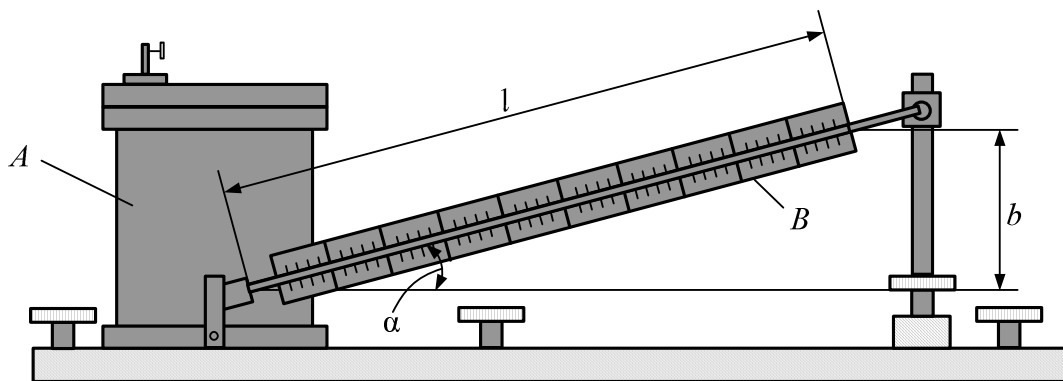


Рис. 3.15. Микроманометр

Давление у основания трубки, измеряемое микроманометром, определяется выражением:

$$p = \rho g l \sin \alpha$$

Микроманометр обладает большей чувствительностью, так как он позволяет вместо малой высоты h отсчитывать длину l тем большую, чем меньше угол α .

Для измерения давления меньше атмосферного (в сосуде имеется вакуум) служат приборы, называемые *вакуумметрами*. Однако вакуумметры

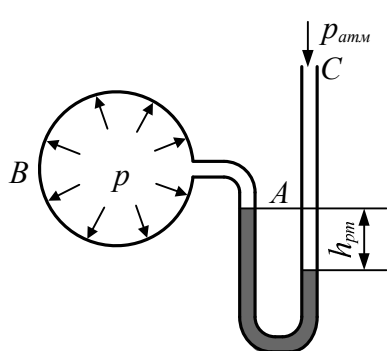


Рис. 3.16. Вакуумметр

обычно измеряют не непосредственно давление, а вакуум, то есть недостаток давления до атмосферного. Принципиально они ничем не отличаются от ртутных манометров и представляют собой заполненную ртутью изогнутую трубку (рис. 3.16), один конец которой A соединяется с сосудом B , где измеряется давление p , а другой конец C открыт. Пусть, например, измеряется давление газа в сосуде B , в этом случае получаем:

$$p_{атм} = p + \rho_{ртм} g h_{ртм}, \quad p = p_{атм} - \rho_{ртм} g h_{ртм}.$$

Высоту

$$h_{ртм} = \frac{p_{атм} - p}{\rho_{ртм} g},$$

соответствующую вакууму в сосуде, называют *вакуумметрической высотой* и обозначают $h_{вак}$.

Когда необходимо измерять большие давления, применяют приборы второго типа – механические. Наибольшим распространением пользуется на практике *пружинный манометр* (рис. 3.17, а). Он состоит из полый тонкостенной изогнутой латунной трубки (пружины) A , один конец которой

запаян и соединен при помощи цепи B с зубчатым механизмом C ; второй конец трубки – открытый – сообщается с сосудом, в котором измеряется давление. Через этот конец в трубку A поступает жидкость. Под действием давления пружина частично распрямляется и посредством зубчатого механизма приводит в движение стрелку, по отклонению которой судят о величине давления. Такие манометры обычно снабжаются градуированной шкалой, показывающей давление в атмосферах, а иногда оборудуются и самописцами.

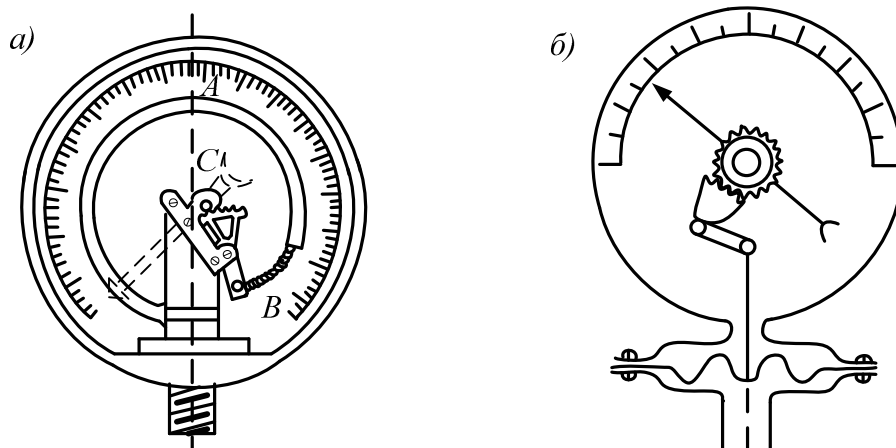


Рис. 3.17. Пружинный (а) и мембранный (б) манометры

Кроме того, существуют так называемые *мембранные манометры* (рис. 3.17, б), в которых жидкость воздействует на тонкую металлическую (или из прорезиненной материи) пластинку – мембрану. Получающаяся при этом деформация мембраны посредством системы рычагов передается стрелке, указывающей величину давления.

7. ДАВЛЕНИЕ ЖИДКОСТИ НА ПЛОСКИЕ СТЕНКИ

Рассмотрим жидкость, покоящуюся относительно Земли. Выберем в жидкости горизонтальную площадку ω . Все точки этой площадки находятся на одинаковой глубине и испытывают одинаковое давление со стороны покоящейся жидкости. Если свободная поверхность жидкости открыта в атмосферу ($p_0 = p_{ат}$), то сила избыточного давления на площадку ω определяется по формуле:

$$P_{изб} = \rho \cdot g \cdot h \cdot \omega,$$

то есть численно равна весу жидкости, заключенной в вертикальной призме основанием ω и высотой h .

Сила $P_{изб}$ направлена со стороны жидкости перпендикулярно стенке. Линия действия силы пересекает площадку ω в центре тяжести, так как давление распределено по площадке равномерно.

При равенстве давлений на свободную поверхность жидкости в сосудах p_0 (рис. 3.18), плотностей ρ , площадей основания ω и глубин h независимо от формы сосуда сила давления на горизонтальное дно будет одной и той же (*гидростатический парадокс*).

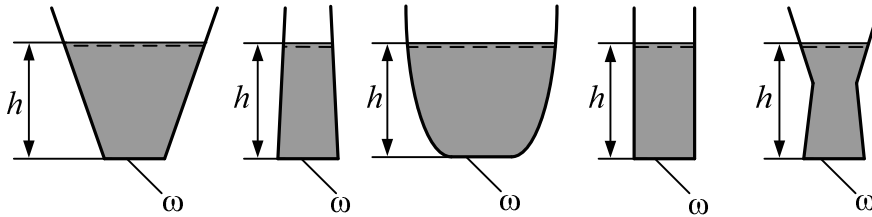


Рис. 3.18. Гидравлический парадокс

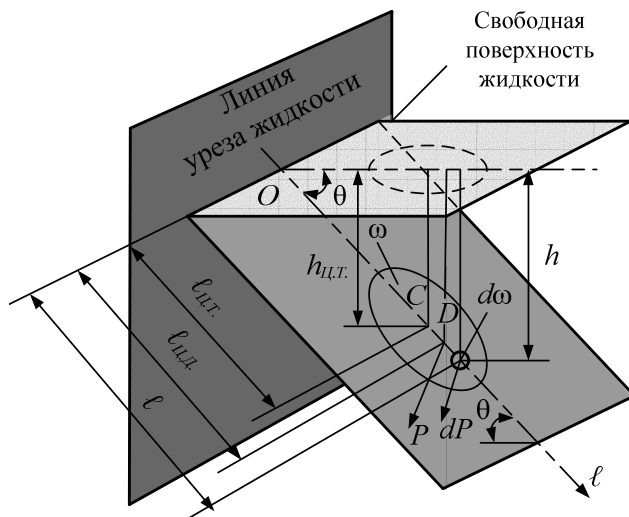


Рис. 3.19. Схема к определению силы давления на плоскую наклонную стенку

Рассмотрим плоскую стенку с площадью смоченной части ω , наклоненную к горизонту под углом θ (рис. 3.19). Гидростатическое давление жидкости не остается постоянным в пределах смоченной части стенки. Разбив площадь ω на элементарные площадки $d\omega$ и считая в пределах $d\omega$ давление p неизменным, выразим значение силы давления dP на элементарную площадку как $dP = p d\omega$. Вектор dP направлен со стороны жидкости по нормали к площадке.

Суммарное воздействие жидкости сведется к равнодействующей силе P , значение которой определяется по соотношению:

$$P_{абс} = \int_{\omega} (p_0 + \rho \cdot g \cdot h) \cdot d\omega = p_0 \cdot \omega + \int_{\omega} \rho \cdot g \cdot h \cdot d\omega \quad (3.13)$$

Так как расстояние l , измеряемое по стенке от линии уреза воды (от оси OY) до элементарной площадки $d\omega$, равно $l = h/\sin\theta$, то при $\rho \cdot g = \text{const}$ получим:

$$\int_{\omega} \rho \cdot g \cdot h \cdot d\omega = \rho \cdot g \cdot \sin\theta \int_{\omega} l \cdot d\omega$$

Интеграл $\int_{\omega} l \cdot d\omega$ представляет собой статический момент площади ω относительно оси OY , то есть в данном случае относительно линии уреза жидкости. Статический момент равен произведению площади ω на плечо $l_{ц.м.}$ момента:

$$\int_{\omega} h \cdot d\omega = \sin \theta \int_{\omega} l \cdot d\omega = \sin \theta \cdot l_{ц.м.} \cdot \omega = h_{ц.м.} \cdot \omega.$$

Выражение (3.13) примет вид:

$$P_{abc} = (p_0 + \rho \cdot g \cdot h_{ц.м.}) \cdot \omega.$$

Сила давления покоящейся жидкости на плоскую наклонную стенку равна произведению площади ω на давление жидкости в центре тяжести смоченной части стенки. Сила направлена со стороны жидкости по нормали к стенке.

При $p_0 = p_{am}$ сила избыточного давления равна:

$$P_{изб} = \rho \cdot g \cdot h_{ц.м.} \cdot \omega.$$

Далее силу избыточного давления (при $p_0 = p_{am}$) будем обозначать P (без индекса).

Линия действия силы P пересекает площадку в точке D (рис. 3.19), которая называется *центром давления*.

Центр давления не совпадает с центром тяжести площади ω , поэтому необходимо определять координаты центра давления.

Сила $P_0 = p_0\omega$, связанная с действием в каждой точке смоченной площади ω одного и того же давления p_0 , приложена в центре тяжести смоченной площади (точке C). Сила P приложена в другой точке, не совпадающей с точкой C .

Если необходимо найти точку приложения суммарной силы P_{abc} , то ее определяют по правилу сложения сил.

Обычно для расчетов гидротехнических сооружений представляет интерес сила избыточного давления P (при $p_0 = p_{am}$) и координаты точки ее приложения.

Пусть рассматриваемая площадь ω имеет ось симметрии (линия Ol на рис. 3.19). Тогда центр давления D будет расположен на оси симметрии и для определения его положения достаточно найти расстояние от линии уреза жидкости до точки D , то есть $l_{ц.д.}$

Воспользуемся теоремой моментов: момент равнодействующей относительно произвольной оси силы равен сумме моментов составляющих

сил относительно той же оси. За ось моментов в данном случае примем линию уреза жидкости, то есть ось OY . Тогда:

$$P \cdot l_{y,\partial} = \int_{\omega} l \cdot dP. \quad (3.14)$$

Помня, что:

$$P = \rho \cdot g \cdot h_{y,m} \cdot \omega; \quad dP = \rho \cdot g \cdot h \cdot d\omega = \rho \cdot g \cdot \sin \theta \cdot l \cdot d\omega,$$

подставим эти значения в (3.14):

$$\rho \cdot g \cdot h_{y,m} \omega \cdot l_{y,\partial} = \rho \cdot g \cdot \sin \theta \int_{\omega} l^2 d\omega = \rho \cdot g \cdot \sin \theta \cdot J_y, \quad (3.15)$$

где J_y – момент инерции смоченной площади ω относительно оси, совпадающей с линией уреза жидкости (оси OY).

Из (3.15) имеем:

$$l_{y,\partial} = \sin \theta \cdot J_y / \omega \cdot h_{y,m} = J_y / \omega \cdot l_{y,m}. \quad (3.16)$$

Перенесем ось момента инерции в центр тяжести площади. Моменты инерции относительно параллельных осей связаны между собой соотношением:

$$J_y = J_0 + \omega \cdot l_{y,m}^2,$$

где J_0 – момент инерции смоченной площади относительно оси, проходящей параллельно линии уреза жидкости через центр тяжести C этой площади.

Подставив значение J_y в (3.16), получим:

$$l_{y,\partial} = l_{y,m} + J_0 / \omega \cdot l_{y,m}$$

или

$$l_{y,\partial} = l_{y,m} + J_0 / S,$$

где $S = \omega \cdot l_{y,m}$ – статический момент смоченной площади относительно линии уреза жидкости.

Центр давления силы избыточного давления на плоскую наклонную площадку расположен ниже центра тяжести смоченной площади, считая по оси симметрии (по наклону) стенки, на $J_0 / (\omega \cdot l_{y,m})$.

8. ДАВЛЕНИЕ ЖИДКОСТИ НА ЦИЛИНДРИЧЕСКИЕ СТЕНКИ

Рассмотрим (рис. 3.20) некоторую ограниченную часть твердой цилиндрической поверхности, которую назовем цилиндрической стенкой. Пусть рассматриваемая стенка находится под односторонним воздействием покоящейся жидкости, которое сводится к тому, что в каждой точке на

стенку действует давление жидкости. Разобьем стенку на элементарные площадки. В силу малости площадок будем считать их плоскими и выразим элементарную силу давления на них в общем виде $dP = pd\omega$. Силы dP уже не будут направлены параллельно друг другу, их линии действия могут не пересекаться в одной точке, и их сумма может не сводиться к одной равнодействующей.

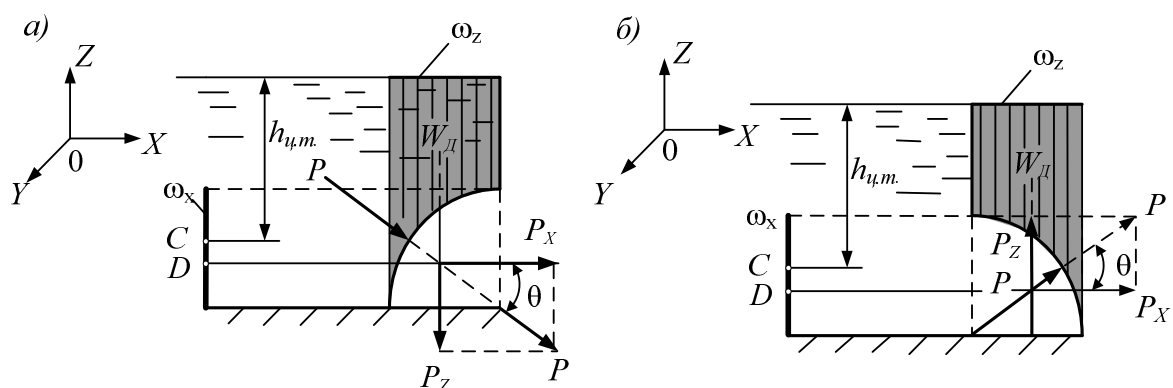


Рис. 3.20. Схема к определению силы давления жидкости на цилиндрическую стенку

Для шаровой или круговой цилиндрической стенки элементарные силы давления, будучи нормальными к элементарным площадкам на этих поверхностях, направлены по радиусам и, следовательно, пересекутся в центре сферы или в центре круга (поперечного сечения цилиндра).

Определение сил давления на цилиндрические и шаровые поверхности имеет большое значение, так как в гидротехнических сооружениях обычно применяются конструкции с такими поверхностями (секторные, сегментные, вальцовые и шаровые затворы, водонапорные баки и т.п.).

Рассмотрим цилиндрические стенки, находящиеся под односторонним воздействием покоящейся жидкости. Определим силу избыточного давления. При этом условимся одну из осей координат направлять вдоль образующей цилиндрической поверхности.

Цилиндрическая поверхность с горизонтальной образующей. Направим ось OY параллельно образующей (рис. 3.20), а ось OZ – вертикально вверх.

Значение силы давления на цилиндрическую поверхность в данном случае определяется следующим образом:

$$P = \sqrt{P_x^2 + P_z^2}, \quad (3.17)$$

где P_x и P_z – горизонтальная и вертикальная составляющие силы давления.

Выделим на цилиндрической поверхности элементарную площадку $d\omega$, на которую действует направленная по нормали элементарная сила $dP = \rho g h d\omega$. Найдем горизонтальную dP_x и вертикальную dP_z составляющие силы dP :

$$dP_x = dP \cdot \cos(\widehat{dP, OX}) = \rho \cdot g \cdot h \cdot d\omega \cdot \cos(\widehat{dP, OX}),$$

$$dP_z = dP \cdot \cos(\widehat{dP, OZ}) = \rho \cdot g \cdot h \cdot d\omega \cdot \cos(\widehat{dP, OZ}).$$

Учитывая, что

$$d\omega \cdot \cos(\widehat{dP, OX}) = d\omega_x$$

и

$$d\omega \cdot \cos(\widehat{dP, OZ}) = d\omega_z,$$

имеем

$$dP_x = \rho \cdot g \cdot h \cdot d\omega_x$$

$$dP_z = \rho \cdot g \cdot h \cdot d\omega_z,$$

где $d\omega_x$ – проекция элементарной площадки $d\omega$ на плоскость, перпендикулярную оси OX ;

$d\omega_z$ – проекция элементарной площадки $d\omega$ на плоскость, перпендикулярную оси OZ .

Проинтегрировав, получим для горизонтальной составляющей силы P :

$$P_x = \rho \cdot g \cdot h'_{y,m} \omega_x, \quad (3.18)$$

где ω_x – проекция всей цилиндрической поверхности на плоскость, нормальную к оси OX ;

$h'_{y,m}$ – глубина центра тяжести проекции ω_x под пьезометрической плоскостью.

Для вертикальной составляющей получим:

$$P_z = \rho \cdot g \cdot \int_{\omega_z} z \cdot d\omega_z.$$

Интеграл $\int_{\omega_z} z \cdot d\omega_z$ представляет собой объем призмы, ограниченной

снизу цилиндрической поверхностью, а сверху – ее проекцией ω_z на пьезометрическую плоскость. Направляющие этой призмы – вертикальные прямые. Полученное таким образом тело называется *телом давления*. *Тело давления* – это объемная фигура, ограниченная снизу цилиндрической поверхностью, по бокам вертикальными плоскостями, проходящими через крайние точки цилиндрической поверхности, и сверху горизонтальной плоскостью, совпадающей с пьезометрической.

Вертикальная составляющая P_z численно равна весу жидкости в объеме тела давления:

$$P_z = \rho \cdot g \cdot \int_{\omega_z} z \cdot d\omega_z = \rho \cdot g \cdot W_\partial, \quad (3.19)$$

где $W_\partial = \int_{\omega_z} z \cdot d\omega_z$ – объем тела давления.

На рис. 3.20 тело давления заштриховано вертикальными линиями.

Горизонтальная составляющая P_x проходит через центр давления проекции ω_x , а вертикальная составляющая P_z проходит через центр тяжести тела давления.

Направление вертикальной составляющей P_z для схемы, изображенной на рис. 3.20, *а* – вниз, а на рис. 3.20, *б* – вверх.

Направление линии действия силы P определяется направляющими косинусами:

$$\begin{aligned} \cos(\widehat{P, OX}) &= P_x / P; \\ \cos(\widehat{P, OZ}) &= P_z / P. \end{aligned} \quad (3.20)$$

9. ЗАКОН АРХИМЕДА

Рассмотрим полностью погруженное в жидкость твердое тело, объем которого W_m , а форма такова, что любая прямая пересекает поверхность этого тела только в двух точках (рис. 3.21). Для определения силы P давления жидкости на тело воспользуемся результатами предыдущего пункта.

Горизонтальные составляющие силы P_x и P_y взаимно уравниваются. Вертикальная составляющая силы давления P_z равна весу жидкости в объеме тела.

Действительно, в данном случае имеем два тела давления: $ABMNAEF$, соответствующее давлению на верхнюю часть тела, и $AKMFE$, соответствующее давлению на нижнюю часть тела. Объем первого тела давления равен W_1 , объем второго тела давления W_2 , причем $W_2 = W_1 + W_m$.

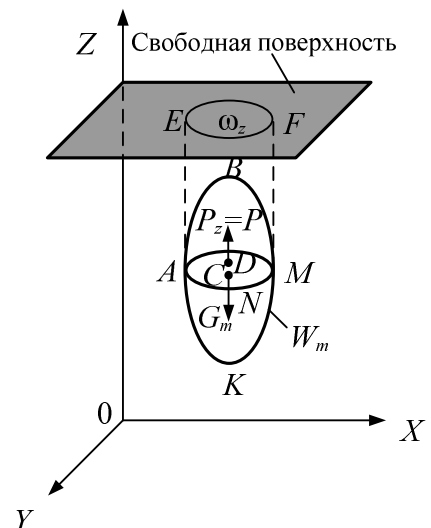


Рис. 3.21. Схема к выводу Закона Архимеда

Вертикальная составляющая P_{z_1} , равна весу жидкости в объеме W_1 , то есть $\rho g W_1$, и направлена по вертикали вниз. Вертикальная составляющая P_{z_2} , равна весу жидкости в объеме W_2 , то есть $\rho g W_2$, и направлена по вертикали вверх.

Равнодействующая сила давления равна разности указанных составляющих:

$$P_z = P_{z_2} - P_{z_1}$$

или

$$P_z = \rho \cdot g \cdot W_m$$

Силу P_z называют *архимедовой силой*.

Так как $P_x = P_y = 0$, то $P = P_z$.

Сила давления покоящейся жидкости на погруженное в нее тело – *архимедова сила* – равна весу жидкости $\rho g W$ в объеме, вытесненном телом, направлена по вертикали вверх и приложена в центре тяжести этого объема. Это и есть *закон Архимеда*.

ЛАБОРАТОРНАЯ РАБОТА № 2 «ПРИБОРЫ ДЛЯ ИЗМЕРЕНИЯ ДАВЛЕНИЙ. ИЗМЕРЕНИЕ ДАВЛЕНИЯ С ПОМОЩЬЮ РТУТНОГО ДИФФЕРЕНЦИАЛЬНОГО ДАВНОМЕТРА»

Цель работы:

1. Ознакомиться с приборами для измерения давления.
2. Освоить методики измерения избыточного давления (манометрического, вакуумметрического) с помощью дифференциального ртутного манометра.

Общие сведения

Гидростатическое давление представляет собой напряжение сжатия в точке, расположенной внутри покоящейся жидкости (рис. 1).

Если ΔP – сила, действующая на площадку $\Delta \omega$ на произвольно выбранной плоскости, проходящей через заданную точку в покоящейся жидкости, то $\frac{\Delta P}{\Delta \omega}$ – сила, приходящаяся на единицу площади, то есть напряжение. Так как при равновесии жидкости сила ΔP может быть только сжи-

мающей силой, то это напряжение представляет собой среднее для данной площадки напряжения сжатия. Для получения значения напряжения в точке надо определить предел отношения $\frac{\Delta P}{\Delta \omega}$ при $\Delta \omega \rightarrow 0$:

$$p = \lim_{\Delta \omega \rightarrow 0} \frac{\Delta P}{\Delta \omega}. \quad (1)$$

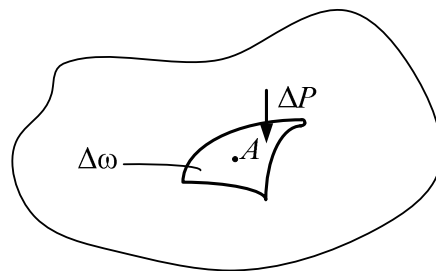


Рис. 1. К понятию давления

Записанное выражение является определением гидростатического давления. Фактическое гидростатическое давление, действующее в точке называется, обычно, *абсолютным давлением*:

$$P_{абс} = P_0 + \gamma h, \quad (2)$$

где P_0 – давление на свободной поверхности жидкости;

γ – удельный вес жидкости, $\gamma = \rho \cdot g$;

h – глубина погружения точки под уровень свободной поверхности.

Выражение (2) называется основным законом гидростатики.

Если $P_0 = P_{абс}$ (атмосферное давление), то уравнение (2) принимает вид:

$$P_{абс} = P_{атм} + \gamma h. \quad (3)$$

Разность между абсолютным и атмосферным давлениями называется *избыточным давлением*

$$P_{изб} = P_{абс} - P_{атм} = \gamma h. \quad (4)$$

Избыточное давление, как разность $P_{абс} - P_{атм}$ может быть и больше и меньше нуля. Если избыточное давление больше нуля ($P_{абс} > P_{атм}$), то оно называется *манометрическим давлением*:

$$P_{ман} = P_{абс} - P_{атм}, \quad (5)$$

Если избыточное давление меньше нуля ($P_{абс} < P_{атм}$), то оно называется *вакуумметрическим давлением*:

$$P_{вак} = -P_{изб} = P_{атм} - P_{абс} \quad (6)$$

Таким образом, манометрическое давление показывает, насколько абсолютное давление больше атмосферного, а вакуумметрическое давление – насколько атмосферное давление больше абсолютного.

Для измерения давления используют различные единицы измерения, представленные в табл. 1.

Единицы измерения давления

Единица	атм	мм вод. ст.	Па	мм рт. ст.
1 мм рт. ст	$1,32 \cdot 10^{-3}$	13,6	$1,33 \cdot 10^2$	1
1 атм	1	$1,03 \cdot 10^4$	$1,01 \cdot 10^5$	$7,6 \cdot 10^2$
1 Па	$9,87 \cdot 10^{-6}$	0,102	1	$7,50 \cdot 10^{-3}$
1 кгс/см ²	0,968	10^4	$9,81 \cdot 10^4$	$7,36 \cdot 10^2$

В зависимости от необходимости измерения атмосферного, абсолютного, манометрического или вакуумметрического давления существуют несколько видов приборов для измерения давления.

Приборы, предназначенные для измерения атмосферного давления, называются *барометрами*, для измерения манометрического давления – *манометрами*, для измерения вакуума – *вакуумметрами*. Приборы, позволяющие измерять избыточное давление и вакуум, называются *мановакууметрами*. В некоторых случаях бывает достаточно знать разницу давлений в двух различных точках. Измерение разницы давления может быть выполнено с помощью дифференциального манометра.

По принципу действия все приборы можно разделить на *жидкостные, механические, грузопоршневые, электрические и комбинированные*.

К жидкостным относятся приборы, в которых измеряемое давление уравновешивается давлением столба жидкости, высота которого служит мерой давления: например, ртутные барометры, дифференциальные манометры, пьезометры с наклонной шкалой и т.д.

В пружинных приборах действию измеряемого давления подвергается упругий элемент (трубка, мембрана, сильфон). Под воздействием давления возникает деформация упругого элемента, величина которого служит мерой давления.

Действие электрических приборов основано на изменении под действием давления омического или емкостного сопротивления элементов или на использовании пьезометрического эффекта.

В грузопоршневых приборах гидростатическое давление, действующее на поршень, уравновешивается приложенной к нему внешней силой (обычно грузом).

Жидкостные манометры – пьезометры применяются для измерения избыточного давления и представляют собой (рис. 2) стеклянную, установленную строго вертикально трубку 1 с открытым в атмосферу верхним концом. Нижний конец трубки соединяется с местом измерения давления.

Под действием давления жидкость поднимается на высоту h , измеряемого по линейной шкале. Избыточное давление в точке A равно:

$$p_{изб} = \gamma \cdot (h + h_1),$$

где h_1 – глубина точки A по отношению нулю шкалы прибора.

Для измерения малых давлений могут применяться микроманометры с наклонной шкалой (рис. 3). По шкале наклонного микроманометра вместо малой высоты h отсчитывается большая величина l , причем:

$$h = l \cdot \sin \alpha,$$

где α – угол наклона шкалы.

Угол наклона манометрической трубки может изменяться, при этом уменьшению угла наклона соответствует увеличение чувствительности прибора.

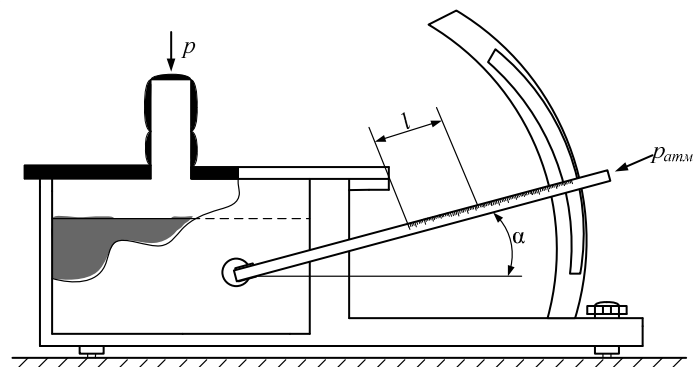


Рис. 3. Микроманометр

Наиболее широкое распространение в технике получили пружинные манометры. Устройство манометра показано на рис. 4. Основной деталью прибора является полая трубка 1, имеющая в сечении овальную форму и согнутая по дуге окружности так, чтобы большая ось овала была перпендикулярна плоскости трубки. Открытый конец трубчатой пружины 1 вставлен в держатель 2, который укреплен в корпусе манометра и выполнен как одна целое со штуцером 9.

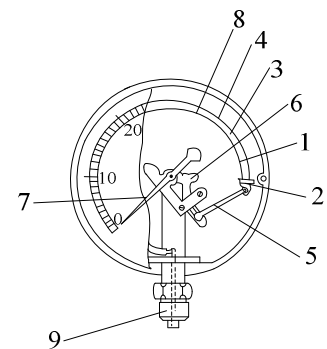


Рис. 4. Пружинный манометр

Передающий механизм состоит из зубчатого сектора 6. С одной стороны сектор 6 связан через поводок 5 со свободным концом трубчатой пружины, с другой стороны с указательной стрелкой 7, передвигающейся по шкале 8. Подобные приборы могут измерять как избыточное, так и вакуумметрическое давление.

Вакуумметрическое давление может быть измерено с помощью прибора, изображенного на рис. 5. В резервуаре 1 абсолютное давление меньше атмосферного:

$$p_{абс} < p_{атм}.$$

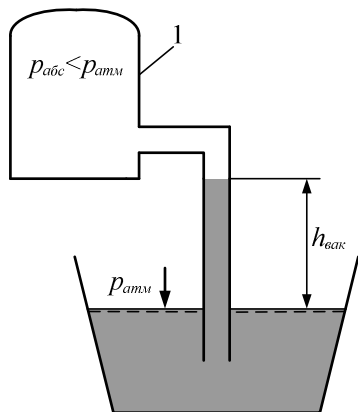


Рис. 5. Вакуумметр

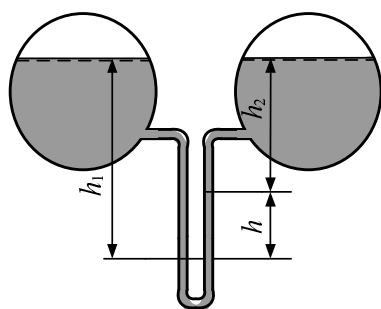


Рис. 6. Дифференциальный манометр

или, так как $h_2 - h_1 = -h$:

$$p_A - p_B = (\rho_{рт} - \rho_{ж})gh$$

Таким образом, разность давлений определяется разностью уровней в двух коленах дифференциального манометра.

Описание опытной установки

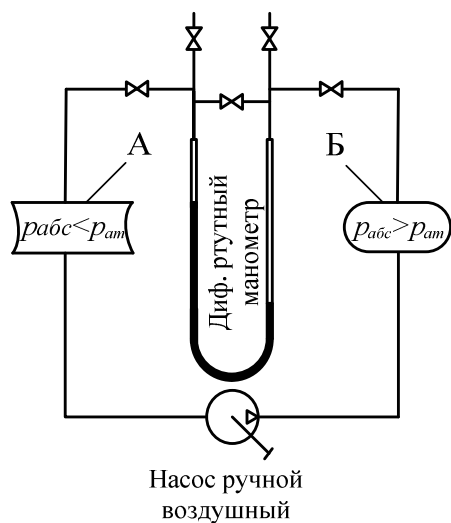


Рис. 7. Схема установки

На основании уравнения (6) имеем:

$$-p_{изб} = p_{вак} = \gamma h_{вак},$$

здесь $h_{вак}$ называется вакуумметрической высотой:

$$h_{вак} = -\frac{p_{изб}}{\gamma} = -\left(\frac{p_{абс}}{\gamma} - \frac{p_{атм}}{\gamma}\right) = \frac{p_{атм} - p_{абс}}{\gamma}.$$

В тех случаях, когда необходимо измерить не давление в сосуде, а разность давлений в двух сосудах или же в двух точках жидкости в одном и том же сосуде, применяют *дифференциальные манометры*. Дифференциальный манометр, присоединенный к двум сосудам *A* и *B*, представлен на рис. 6. Здесь для давления p на уровне поверхности ртути в левом колене имеем:

$$p = p_A + \rho_{ж}gh_1 = p_B + \rho_{ж}gh_2 + \rho_{рт}gh,$$

откуда:

$$p_A - p_B = \rho_{ж}g(h_2 - h_1) + \rho_{рт}gh,$$

Опытная установка (рис. 7) состоит из двух резервуаров (А, Б), заполненных воздухом, ручного насоса и дифференциального ртутного манометра, предназначенного для измерения перепада давлений. Дифференциальный ртутный манометр (рис. 8) состоит из верхней 1 и нижней 2 колодок, сообщающихся между собой стеклянными трубками. Вверху трубки входят два штуцера 3, ввинченные в ртутуловители 4, а внизу – штуцера 5, ввинченные в нижнюю колодку.

В нижней колодке стеклянные трубки сообщаются каналом, который с правой стороны закрыт конусным клапаном 6. Отверстие, закрытое клапаном 6, служит для наполнения дифманометра ртутью. В верхней колодке стеклянные трубки сообщаются уравнивающим каналом и запираются вентилем 7, называемым регулятором уровня. Жидкость под давлением подводится к трубке через рабочие вентили 8 и каналы верхней колодки.

В верхней колодке имеются так же каналы, перекрытые вентилями 9 (продувочными), для удаления воздуха в атмосферу из соединительных трубок и манометра. Между стеклянными трубками расположена шкала 10, градуированная в миллиметрах. По шкале перемещаются два визира 11, служащие для точного отсчета показаний прибора.

Отсчет показаний прибора производится путем определения разности высот уровней ртути, для чего с помощью визиров измеряется расстояние от нулевого давления шкалы до уровней ртути в каждой из трубок, и полученные результаты складываются.

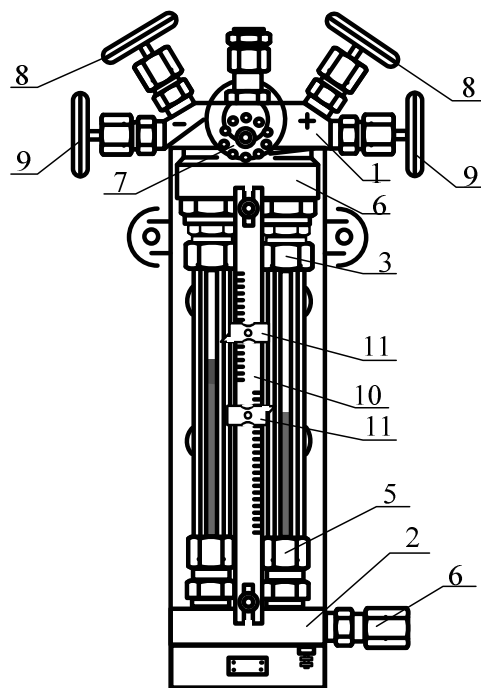


Рис. 8. Дифференциальный ртутный манометр

Порядок проведения работы

Первый этап

а. Открыв продувочные 9 и рабочие 8 вентили дифференциального манометра выравниваем давление в резервуарах А и Б, сравнив его с атмосферным.

б. Закрываем вентили 7, 8, 9.

в. При помощи ручного насоса создаем разность давлений в резервуарах А и Б, делая 15 оборотов маховика насоса.

В левом резервуаре А создается давление $P_{абс(А)} < P_{ат}$, в правом Б – $P_{абс(Б)} > P_{ат}$.

г. Открываем рабочие вентили 8. Разность давлений в коленах дифманометра, отсчитываемая с помощью визиров 11, показывает нам разность давлений:

$$\Delta p_1 = P_{abc}(B) - P_{abc}(A) = P_{изб}(B) - P_{изб}(A) = \Delta h(\gamma_{рт} - \gamma_в),$$

где Δh_1 – разность уровней в коленах дифманометра;

$\gamma_{рт}$ – удельный вес ртути, $\gamma_{рт} = \rho_{рт} \cdot g$ ($\rho_{рт} = 13600 \text{ кг/м}^3$);

$\gamma_в$ – удельный вес воды, $\gamma_в = \rho_в \cdot g$ ($\rho_в = 1000 \text{ кг/м}^3$).

Второй этап

а. Для измерения манометрического давления в правом резервуаре Б, закрываем левый рабочий вентиль 8 и открываем левый продувочный вентиль 9.

б. Разность уровней в коленах дифманометра Δh_2 отсчитываем опять с помощью визиров 11:

$$\Delta p_2 = P_{abc}(B) - P_{атм} = \Delta h_2(\gamma_{рт} - \gamma_в).$$

в. Разность между Δp_1 и Δp_2 дает величину вакуумметрического давления в левом резервуаре.

Третий этап

а. Закрываем левый продувочный вентиль 9 и снова открываем левый рабочий вентиль 8. Устанавливается первоначальная разность уровней.

б. Закрываем правый рабочий вентиль 8 и открываем продувочный 9. Устанавливается разность уровней Δh_3 , которая покажет нам величину вакуумметрического давления в левом резервуаре:

$$P_{вак} = P_{атм} - P_{abc}(A) = \Delta h_3(\gamma_{рт} - \gamma_в)$$

в. Разность $\Delta h_1 - \Delta h_3 = \Delta h_2$ дает нам представление о манометрическом давлении в правом резервуаре.

г. Весь опыт повторить, начиная с первого этапа, делая 10 оборотов маховика насоса.

Результаты поместить в табл. 2.

Таблица 2

Экспериментальные данные и обработка результатов

Номера опытов	Разность уровней			Определение давления в СИ			Давления p , $p_{ман}$, $p_{вак}$									
	Δh_1	Δh_2	Δh_3	Разность абсолютных давлений	Манометрическое давление	Вакуумметрическое давление	кгс/см ²			мм вод. ст		мм рт. ст				
1																
2																

Таблица 3

Размерность давления

Единицы давления в системах			
СИ	СГС	МКГСС	Внесистемные единицы давления
Паскаль ($Па$)	Дина на квадратный сантиметр (дин/см ²)	кгс/м ²	физическая (нормальная) атмосфера (атм); техническая атмосфера (ат); миллиметр ртутного столба (мм рт. ст.)

Таблица 4

Связь между единицами давления

Единица	$Па$	дин/см ²	кгс/м ²	кгс/см ²	атм	мм рт. ст
1 Па	1	10	0,102	$1,02 \cdot 10^{-5}$	$9,87 \cdot 10^{-6}$	$7,5 \cdot 10^{-3}$
1 дин/см ²	0,1	1	$1,02 \cdot 10^{-2}$	$1,02 \cdot 10^{-6}$	$9,87 \cdot 10^{-7}$	$7,5 \cdot 10^{-4}$
1 кгс/м ²	9,81	98,1	1	10^{-4}	$9,68 \cdot 10^{-5}$	$7,36 \cdot 10^{-2}$
1 кгс/см ²	$9,81 \cdot 10^4$	$9,81 \cdot 10^5$	10^4	1	0,968	$7,36 \cdot 10^2$
1 атм	$1,01 \cdot 10^5$	$1,01 \cdot 10^6$	$1,03 \cdot 10^4$	1,03	1	$7,5 \cdot 10^2$
1 мм рт.ст.	$1,33 \cdot 10^2$	$1,33 \cdot 10^3$	13,6	$1,36 \cdot 10^{-3}$	$1,32 \cdot 10^{-3}$	1

ЗАДАНИЯ ДЛЯ ПРАКТИЧЕСКИХ ЗАНЯТИЙ

Указания к решению задач. При решении задач по гидростатике прежде всего нужно хорошо усвоить и не смешивать такие понятия, как давление p и сила давления P .

При решении задач на определение давления в той или иной точке неподвижной жидкости следует пользоваться основным уравнением гидростатики (3.8) либо его второй формой (3.9). Нужно иметь в виду, что второй член в правой части уравнения (3.9) может быть как положительным, так и отрицательным. Очевидно, что при увеличении глубины давление возрастает, а при подъеме – уменьшается.

Необходимо твердо различать давления абсолютное, избыточное и вакуум и обязательно знать связь между давлением, удельным весом и высотой, соответствующей этому давлению.

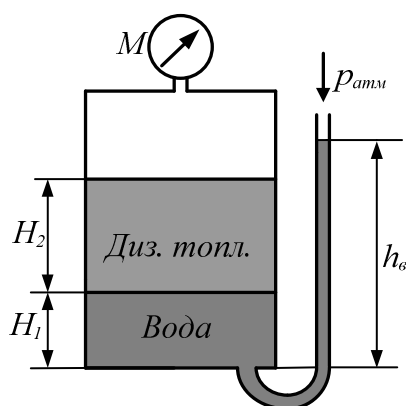


Рис. 3.22. К примеру 1

Пример 1. В резервуаре с дизельным топливом ($\rho_d = 870 \text{ кг/м}^3$) (рис. 3.22) уровень осевшей в отстойнике воды ($\rho_v = 1000 \text{ кг/м}^3$) $H_1 = 150 \text{ мм}$. Показатели водяного пьезометра $h_g = 500 \text{ мм}$. Определить уровень топлива H_2 , если давление в резервуаре по манометру равно $p_m = 0,0005 \text{ МПа}$.

Решение: Эту задачу будем решать в абсолютных давлениях. Так, абсолютное давление на дно резервуара со стороны пьезометра $p_{абс(n)}$ определится как:

$$p_{абс(n)} = p_{атм} + \rho_v g h_g.$$

Абсолютное давление на дно резервуара со стороны резервуара $p_{абс(p)}$ определится как:

$$p_{абс(p)} = (p_m + p_{атм}) + \rho_d g H_2 + \rho_v g H_1.$$

Здесь следует учесть то, что манометр M показывает избыточное манометрическое давление. Решая задачу в абсолютных давлениях необходимо к показанию манометра прибавить значение атмосферного давления.

Составляя уравнение равновесия относительно дна резервуара, получим:

$$p_{абс(n)} = p_{абс(p)}$$

или

$$p_{атм} + \rho_v g h_g = (p_m + p_{атм}) + \rho_d g H_2 + \rho_v g H_1.$$

Отсюда:

$$H_2 = \frac{\rho_{\text{в}} g h_{\text{в}} - p_{\text{м}} - \rho_{\text{в}} g H_1}{\rho_{\text{д}} \cdot g} =$$

$$= \frac{10^3 \cdot 9,81 \cdot 0,5 - 0,0005 \cdot 10^6 - 10^3 \cdot 9,81 \cdot 0,15}{870 \cdot 9,81} = 0,34 \text{ м.}$$

Пример 2. Определить абсолютное и избыточное гидростатическое давление в точке A (рис. 3.23), расположенной в воде на глубине $h_A = 2,5$ м, и пьезометрическую высоту для точки A , если абсолютное гидростатическое давление на поверхности $p_0 = 147,2$ кПа.

Решение: Согласно основного уравнения гидростатики абсолютное гидростатическое давление в точке A определится:

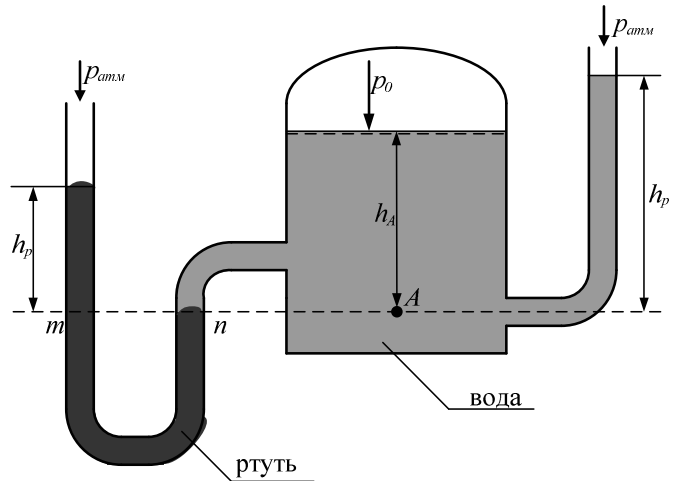


Рис. 3.23. К примеру 2

$$p_{\text{абс}(A)} = p_0 + \rho_{\text{в}} \cdot g \cdot h_A = 147,2 + \frac{1000 \cdot 9,81 \cdot 2,5}{1000} = 171,7 \text{ кПа.}$$

Избыточное давление в точке A равно:

$$p_{\text{изб}(A)} = p_{\text{абс}(A)} - p_{\text{атм}} = 171,7 - 98,1 = 73,6 \text{ кПа.}$$

Пьезометрическая высота для точки A равна:

$$h_p = \frac{p_{\text{изб}(A)}}{\rho_{\text{в}} \cdot g} = \frac{73,6 \text{ кН/м}^2}{1 \text{ т/м}^3 \cdot 9,8 \text{ м/с}^2} = 7,5 \text{ м.}$$

Определить эти же величины U-образным манометром, заполненным ртутью. По поверхности раздела $m-n$ ртути и воды давления со стороны резервуара и открытого конца манометра будут одинаковы:

$$p_0 + \rho_{\text{в}} \cdot g \cdot h_A = p_{\text{атм}} + \rho_{\text{рт}} \cdot g \cdot h_{\text{рт}}.$$

Следовательно, избыточное давление в точке A уравновешивается весом столба ртути высотой $h_{\text{рт}}$ над поверхностью раздела $m-n$

$$\rho_{\text{рт}} \cdot g \cdot h_{\text{рт}} = p_0 + \rho_{\text{в}} \cdot g \cdot h_A - p_{\text{атм}} = 147,2 + 1 \cdot 9,81 \cdot 2,5 - 98,1 = 73,6 \text{ кН/м}^2.$$

Находим высоту ртутного столба $h_{рт}$:

$$h_{рт} = \frac{p_{изб}}{\rho_{рт} \cdot g} = \frac{73,6}{13,6 \cdot 9,81} = 0,55 \text{ м,}$$

где $\rho_{рт} = 13,6 \text{ т/м}^3$ – плотность ртути.

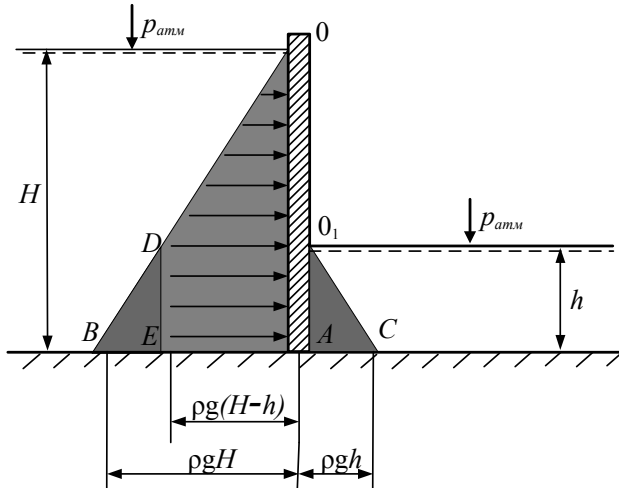


Рис. 3.24. К примеру 3

$$AC = \rho \cdot g \cdot h = 9,81 \cdot 1 \cdot 1 = 9,81 \text{ кПа.}$$

Часть гидростатического давления на затвор слева уравновешивается направленным в противоположную сторону давлением справа.

Результирующая эпюра изображается трапецией $OAED$ с основаниями $OA = H$, $DE = h$ и высотой $AE = g\rho(H - h) = 9,81 \text{ кПа}$.

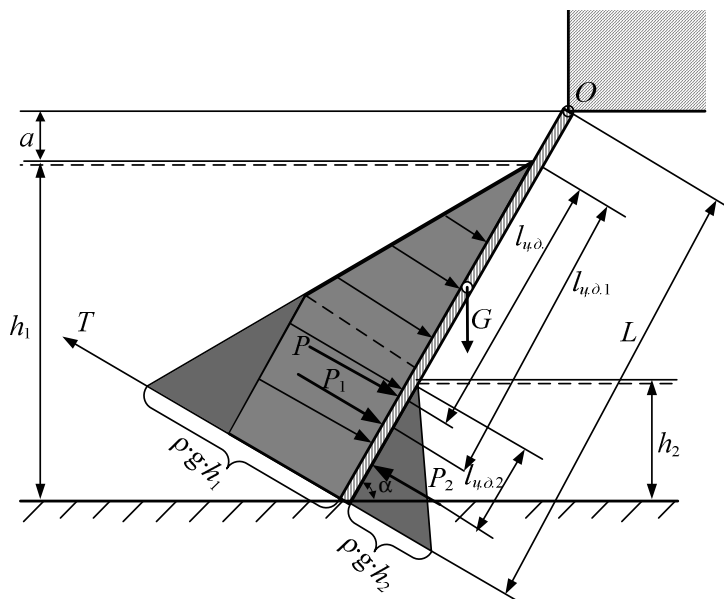


Рис. 3.25. К примеру 4

Пример 3. Построить эпюру манометрического давления на затвор OA , если глубина воды перед затвором $H = 2 \text{ м}$, а за затвором $h = 1 \text{ м}$ (рис. 3.24).

Решение: эпюра гидростатического давления слева изображается треугольником OAB с основанием:

$$AB = \rho \cdot g \cdot H = 9,81 \cdot 1 \cdot 2 = 19,62 \text{ кПа,}$$

справа – треугольником O_1AC с основанием:

Пример 4. Найти начальное подъемное усилие T , если сила тяги действует нормально к плоскости прямоугольного затвора шириной $b = 4 \text{ м}$ (рис. 3.25). Глубина воды перед затвором $h_1 = 3 \text{ м}$, за ним $h_2 = 1,2 \text{ м}$. Расстояние от шарнира до уреза воды $a = 0,8 \text{ м}$. Угол наклона затвора к горизонту $\alpha = 60^\circ$, масса затвора – 2 т . Трением в шарнире пренебречь.

Решение: силы манометрического давления на плоский затвор, действующие слева и справа, определяются по формуле:

$$P = \rho \cdot g \cdot h_{y.m} \cdot \omega.$$

Сила давления слева:

$$P_1 = g \cdot \rho_s \frac{h_1}{2} \cdot \frac{h_1}{\sin \alpha} \cdot b = 9,81 \cdot 1 \cdot \frac{3}{2} \cdot \frac{3}{0,866} \cdot 4 = 203,8 \text{ кН.}$$

Сила давления справа:

$$P_2 = g \cdot \rho_s \frac{h_2}{2} \cdot \frac{h_2}{\sin \alpha} \cdot b = 9,81 \cdot 1 \cdot \frac{1,2}{2} \cdot \frac{1,2}{0,866} \cdot 4 = 32,7 \text{ кН.}$$

Равнодействующая равна разности параллельных и направленных в противоположные стороны сил давления:

$$P = P_1 - P_2 = 203,8 - 32,7 = 171,1 \text{ кН.}$$

Расстояние от свободной поверхности до центра давления левой силы определяется по формуле:

$$l_{y.d} = l_{y.m} + \frac{J_0}{\omega \cdot l_{y.m}}.$$

Определим необходимые величины:

Слева от затвора:

– расстояние до центра тяжести:

$$l_{y.m.1} = \frac{h_1}{2 \cdot \sin \alpha} = \frac{3}{2 \cdot 0,866} = 1,73 \text{ м};$$

– момент инерции:

$$J_0^1 = \frac{b \cdot \left(\frac{h_1}{\sin \alpha} \right)^3}{12} = \frac{4 \cdot \left(\frac{3}{0,866} \right)^3}{12} = 13,85 \text{ м}^4;$$

– площадь смоченной стенки:

$$\omega_1 = \frac{h_1}{\sin \alpha} \cdot b = \frac{3}{0,866} \cdot 4 = 13,85 \text{ м}^2;$$

– расстояние до центра давления:

$$l_{y.d.1} = l_{y.m.1} + \frac{J_0^1}{\omega_1 \cdot l_{y.m.1}} = 1,73 + \frac{13,85}{13,85 \cdot 1,73} = 2,31 \text{ м.}$$

Справа от затвора:

– расстояние до центра тяжести:

$$l_{ц.м.2} = \frac{h_2}{2 \cdot \sin \alpha} = \frac{1,2}{2 \cdot 0,866} = 0,69 \text{ м};$$

– момент инерции:

$$J_0^2 = \frac{b \cdot \left(\frac{h_2}{\sin \alpha}\right)^3}{12} = \frac{4 \cdot \left(\frac{1,2}{0,866}\right)^3}{12} = 0,69 \text{ м}^4;$$

– площадь смоченной стенки:

$$\omega_2 = \frac{h_2}{\sin \alpha} \cdot b = \frac{1,2}{0,866} \cdot 4 = 5,54 \text{ м}^2;$$

– расстояние до центра давления:

$$l_{ц.д.2} = l_{ц.м.2} + \frac{J_0^2}{\omega_2 \cdot l_{ц.м.2}} = 0,69 + \frac{0,88}{5,54 \cdot 0,69} = 0,92 \text{ м}.$$

Воспользуемся теоремой механики о моменте равнодействующей и составим уравнение моментов относительно линии уреза:

$$P \cdot l_{ц.д.} = P_1 \cdot l_{ц.д1} - P_2 \left(l_{ц.д2} + \frac{h_1 - h_2}{\sin \alpha} \right).$$

Отсюда после подстановки числовых значений координата равнодействующей равна $l_{ц.д.} = 2,18 \text{ м}$.

Кроме сил давления, на затвор действуют сила тяжести, приложенная в его центре тяжести; архимедова (выталкивающая) сила, действие которой в начальный момент не учитывается; реакции шарнира.

Составив уравнение моментов всех действующих сил относительно шарнира 0, можно, не определяя реакции в шарнире, вычислить искомое начальное подъемное усилие T :

$$T \cdot L - P \left(l_{ц.д.} + \frac{a}{\sin \alpha} \right) - G \frac{L}{2} \cdot \cos \alpha = 0.$$

$$\text{Здесь } L = \frac{a + h_1}{\sin \alpha} = \frac{0,8 + 3}{0,866} = 4,39 \text{ м};$$

$$G = 2 \cdot 9,81 = 19,62 \text{ кН}.$$

Подставив числовые значения, получим:

$$T = 126 \text{ кН}.$$

Пример 5. Определить силу давления воды на затвор и положение центра давления, если глубина воды перед затвором $h = 3$ м, радиус затвора $r = 2$ м, ширина пролета $b = 6$ м.

Решение. Определяем горизонтальную составляющую силы давления на затвор:

$$P_x = g \cdot \rho \left(h - \frac{r}{2} \right) r \cdot b =$$

$$= 9,81 \cdot 1 \cdot \left(3 - \frac{2}{2} \right) \cdot 2 \cdot 6 = 235,4 \text{ кН.}$$

Объем тела давления в данном случае равен объему тела с сечением $ABDEF$:

$$W_\partial = \frac{\pi \cdot r^2}{4} \cdot b + r(h - r) \cdot b = \frac{3,14 \cdot 2^2}{4} \cdot 6 + 2 \cdot (3 - 2) \cdot 6 = 30,84 \text{ м}^3.$$

Следовательно, вертикальная составляющая силы давления на затвор определится как:

$$P_z = \rho \cdot g \cdot W_\partial = 1 \cdot 9,81 \cdot 30,84 = 302,5 \text{ кН}$$

и направлена вверх.

Равнодействующая P вычисляется по формуле (3.17):

$$P = \sqrt{P_x^2 + P_z^2} = \sqrt{235,4^2 + 302,5^2} = 383,2 \text{ кН.}$$

Эпюра давления на вертикальную проекцию цилиндрической поверхности представляет собой трапецию с основаниями $\rho g a$ и $\rho g h$. Горизонтальная составляющая P_x проходит через центр тяжести трапеции на расстоянии от свободной поверхности:

$$l_{ц.д} = l_{ц.м} + \frac{J_0}{l_{ц.м} \cdot \omega} = h - \frac{r}{2} + \frac{b \cdot r^3}{12 \cdot (h - r/2) \cdot b \cdot r} = 2,17 \text{ м.}$$

Вертикальная составляющая P_z проходит через центр тяжести фигуры $ABDEF$.

Равнодействующая P наклонена к горизонту под углом α , функции которого равны:

$$\cos \alpha = P_x / P = 0,614, \quad \sin \alpha = P_z / P = 0,790.$$

Точка, в которой линия действия силы P пересекается с криволинейной поверхностью, называется центром давления. Поскольку эта линия, нормальная к поверхности, всегда проходит по радиусу через центр кри-

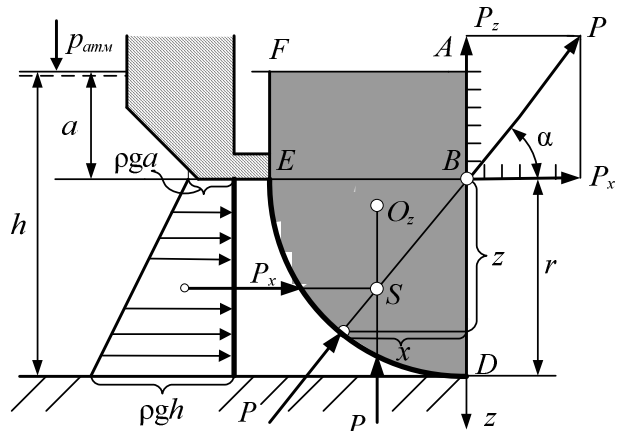


Рис. 3.26. К примеру

визны B , а угол наклона ее к горизонту известен из (3.20), координаты центра давления можно вычислить по формулам:

$$x = r \cdot \sin \alpha, \quad z = r \cdot \cos \alpha.$$

Тогда получим:

$$x = 2 \cdot 0,614 = 1,228 \text{ м}, \quad z = 2 \cdot 0,790 = 1,580 \text{ м}.$$

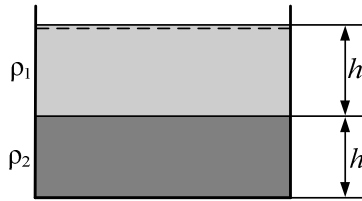


Рис. 3.27. К задаче 1

Задача 1. Определить манометрическое давление на дно сосуда, наполненного двумя жидкостями (рис. 3.27). Слой воды $h_2 = 0,5$ м, слой керосина ($\rho = 760 \text{ кг/м}^3$) $h_1 = 0,7$ м.

Ответ: $p_m = 10\,124 \text{ Па}$.

Задача 2. Определить манометрическое давление в точке A трубопровода, если высота столба ртути по пьезометру $h_p = 0,25$ м. Центр трубопровода расположен на $h = 0,4$ м ниже линии раздела между водой и ртутью (рис. 3.28, а).

Ответ: $p_{mA} = 37\,278 \text{ Па}$.

Задача 3. Определить, на какой высоте h установится уровень ртути в пьезометре, если при манометрическом давлении в трубе, заполненной водой, $p_{mA} = 39\,240 \text{ Па}$ и показания $h_p = 0,25$ м система находится в равновесии (рис. 3.28, б).

Ответ: $h = 0,6 \text{ м}$.

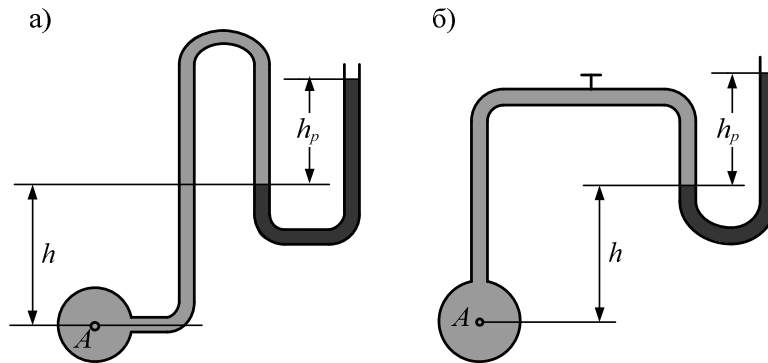


Рис. 3.28. К задаче 2 и 3

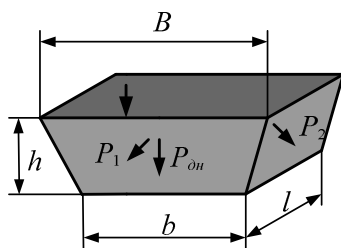


Рис. 3.29. К задаче 4

Задача 4. Определить силы давления на дно $P_{дон}$ и стенки сосуда P_1 и P_2 , наполненного водой (рис. 3.29). Ширина сосуда по дну $b = 5$ м, по верху $B = 7,31$ м, длина боковой стенки $l = 3$ м. Давление на свободной поверхности атмосферное. Глубина воды в сосуде $h = 2$ м.

Ответ: $P_{дон} = 294,3 \text{ кН}$, $P_1 = 113,1 \text{ кН}$; $P_2 = 680 \text{ кН}$.

Задача 5. Определить, на каком расстоянии x от дна надо расположить ось вращения плоского прямоугольного затвора шириной $b = 1$ м, чтобы при увеличении глубины в верхнем бьефе h_1 он открывался автоматически (рис. 3.30). Затвор закрыт при $h_1 = 2$ м и глубине в нижнем бьефе $h_2 = 0,9$ м.

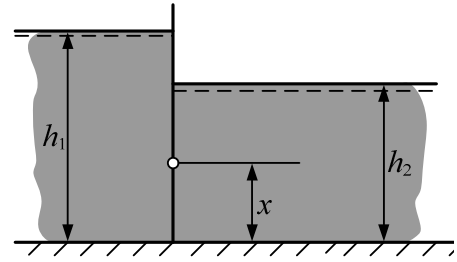


Рис. 3.30. К задаче 5

Ответ: $x = 0,76$ м.

Задача 6. Определить тяговые усилия T_1 и T_2 для круглых плоских затворов диаметром $d = 1,2$ м (рис. 3.31). Глубина погружения верхней кромки затворов $a = 0,8$ м.

Ответ: $T_1 = 6,93$ кН, $T_2 = 8,58$ кН.

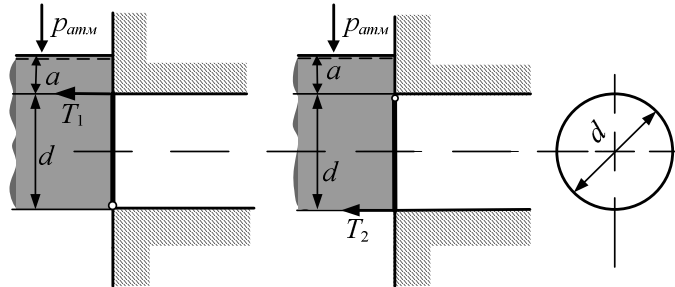
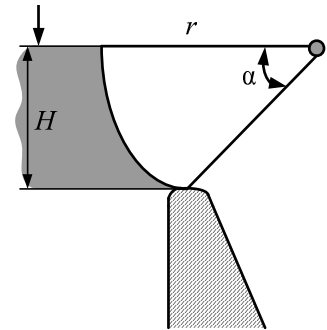


Рис. 3.31. К задаче 6

Задача 7. На гребне водосливной части плотины установлен сегментный затвор (рис. 3.32), поддерживающий напор $H = 3,03$ м. Радиус затвора $r = 3,5$ м, угол $\alpha = 60^\circ$. Ширина пролета $b = 10$ м. Определить силу давления на затвор P и координаты центра давления x и z .



Ответ: $P = 582$ кН, $x = 2,71$ м, $z = 2,22$ м.

Рис. 3.32. К задаче 7

КОНТРОЛЬНЫЕ ВОПРОСЫ

1. Что изучает гидростатика?
2. Какое равновесие называют абсолютным?
3. Какое равновесие называют относительным?
4. Укажите, при каких условиях из дифференциального уравнения движения в напряжениях можно получить уравнение гидростатики.
5. Запишите уравнение Эйлера.
6. Что называется поверхностью равного давления? Запишите дифференциальное уравнение поверхности равного давления.

7. Для случая покоящейся жидкости получите уравнение равного давления.
8. Для случая движущейся жидкости с постоянным ускорением получите уравнение равного давления.
9. Для случая вращающейся жидкости вокруг вертикальной оси с постоянной угловой скоростью получите уравнение равного давления.
10. Запишите основное уравнение гидростатики.
11. Что такое пьезометрическая высота?
12. Что такое вакуумметрическая высота?
13. Что называют гидростатическим напором?
14. Дайте формулировку закона Паскаля.
15. По какому закону изменяется давление с увеличением глубины погружения жидкости?
16. Что называется эпюрой давления?
17. Какое давление называется абсолютным?
18. Какое давление называется манометрическим?
19. Какое давление называется вакуумметрическим?
20. Покажите взаимосвязь между абсолютным, манометрическим и вакуумметрическим давлениями.
21. Каким прибором можно измерить разность давлений?
22. Как определить силу давления и точку ее приложения на плоскую наклонную стенку?
23. Как найти силу давления жидкости на цилиндрическую стенку?
24. Сформулируйте закон Архимеда.

ЛИТЕРАТУРА

1. Альтшуль, А. Д. Гидравлика и аэродинамика / А. Д. Альтшуль, П. Г. Кисилев. – М. : Стройиздат, 1975. – 323 с.
2. Штеренлихт, Д. В. Гидравлика : учебник для вузов / Д. В. Штеренлихт. – М. : Энергоатомиздат, 1984. – 640 с.
3. Примеры расчетов по гидравлике : учеб. пособие для вузов. / под ред. А. Д. Альтшуля. – М. : Стройиздат, 1977. – 256 с.
4. Чугаев, Р. Р. Гидравлика / Р. Р. Чугаев. – Л. : Энергия, 1982. – 600 с.
5. Ботук, Б. О. Гидравлика / Б. О. Ботук. – М. : Вышш. шк., 1962. – 450 с.
6. Медведев, В. Ф. Гидравлика и гидравлические машины : учеб. пособие / В. Ф. Медведев. – Минск : Вышш. шк., 1998. – 311 с.
7. Рабинович, Е. З. Гидравлика / Е. З. Рабинович – М. : Физматгиз, 1963. – 408 с.

МОДУЛЬ 4
КИНЕМАТИКА ЖИДКОСТИ
ВВЕДЕНИЕ

Кинематика жидкости – раздел гидромеханики (механики жидкости), в котором изучаются виды и кинематические характеристики движения жидкости, но не рассматриваются силы, под действием которых происходит движение.

Жидкость представляет собой совокупность жидких частиц, заполняющих объем без пустот и разрывов.

Жидкая частица – часть жидкости, малая по сравнению с объемом рассматриваемой жидкости, и в то же время объем частицы велик по сравнению с объемом молекулы жидкости. В частице содержится так много молекул, что жидкость в пределах частицы можно считать сплошной средой – *континуумом*.

В процессе движения жидкости изменяются во времени взаимные положения жидких частиц и их форма. Положение жидкой частицы определяется координатами некоторой точки, выбранной произвольно в пределах частицы. Эта точка называется *полюсом*. Различные точки частицы имеют различные скорости. Под *скоростью частицы* понимается скорость выбранного полюса. В общем случае движение жидкости можно считать определенным, если известны законы движения всех частиц, то есть положение каждой частицы задано как функция времени.

1. ДВА МЕТОДА ИЗУЧЕНИЯ ДВИЖЕНИЯ ЖИДКОСТИ

Существуют два метода описания движений жидкости.

Метод Лагранжа. В этом способе предлагается рассматривать движение каждой частицы жидкости. В начальный момент времени положение частицы определено начальными координатами ее полюса x_0, y_0, z_0 . При движении частица перемещается, и координаты ее полюса изменяются. Движение жидкости определено, если для каждой частицы можно указать координаты x, y, z как функции начального положения x_0, y_0, z_0 и времени t (рис. 4.1):

$$\left. \begin{aligned} x &= f_1(x_0, y_0, z_0, t) \\ y &= f_2(x_0, y_0, z_0, t) \\ z &= f_3(x_0, y_0, z_0, t) \end{aligned} \right\}. \quad (4.1)$$

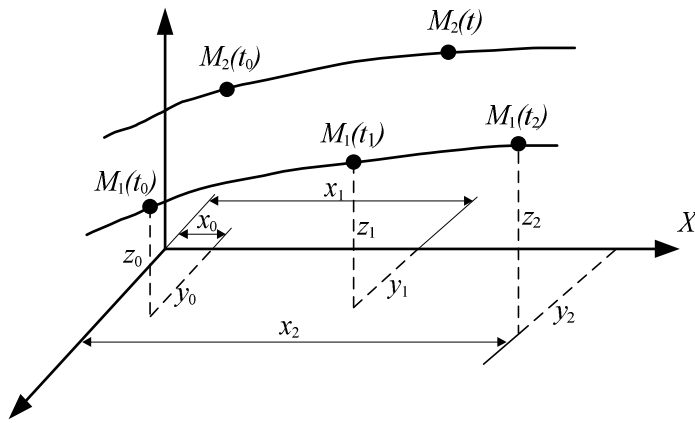


Рис. 4.1. Метод Лагранжа

Переменные x_0, y_0, z_0 и t называют *переменными Лагранжа*. Совокупность приведенных функций (4.1) описывает траектории движений частиц жидкости. Из уравнений (4.1) можно найти проекции на координатные оси скоростей и ускорений всех жидких частиц. Если обозначить через u вектор скорости жидкой частицы, то проекции скоростей:

$$u_x = \partial x / \partial t; \quad u_y = \partial y / \partial t; \quad u_z = \partial z / \partial t$$

или ускорений: $a_x = \partial^2 x / \partial t^2; \quad a_y = \partial^2 y / \partial t^2; \quad a_z = \partial^2 z / \partial t^2$.

При описании движений жидкости методом Лагранжа можно пользоваться также криволинейными координатами.

Метод Лагранжа находит применение при решении ряда специальных задач, например волновых движений.

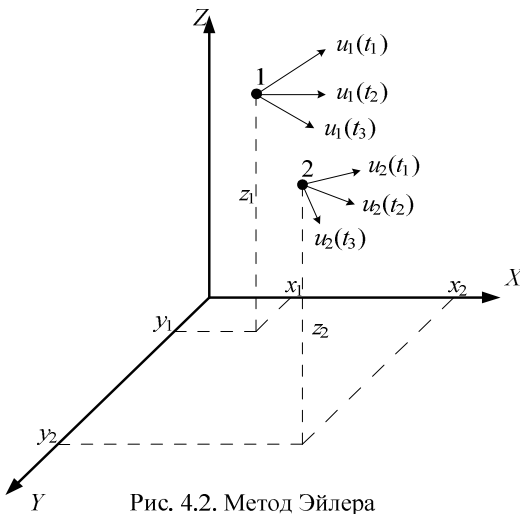


Рис. 4.2. Метод Эйлера

Метод Эйлера. В этом методе движение жидкости описывается функциями, выражающими изменения скоростей в точках некоторой неподвижной области, выбранной в пределах потока. К примеру (рис. 4.2), в потоке жидкости выберем две неподвижные точки: точка 1 с координатами x_1, y_1, z_1 и точка 2 с координатами x_2, y_2, z_2 . В момент времени t_1 в точке 1 и в точке 2 находятся жидкие частицы имеющие скорость $u_1(t_1)$ и $u_2(t_1)$. В момент времени t_2 в этих же точках жидкости находятся другие жидкие частицы,

имеющие скорость $u_1(t_2)$ и $u_2(t_2)$, и т.д. Движение жидкости определено, если удастся получить функцию, позволяющую определить значение скорости для каждой точки потока жидкости в любой момент времени t . Эту функцию можно представить в виде системы:

$$\left. \begin{aligned} u_x &= f_x(x, y, z, t) \\ u_y &= f_y(x, y, z, t) \\ u_z &= f_z(x, y, z, t) \end{aligned} \right\}. \quad (4.2)$$

Скорость u называется *мгновенной местной скоростью*. Совокупность мгновенных местных скоростей представляет собой векторное поле, называемое *полем скоростей*. В общем случае поле скоростей может изменяться во времени и по координатам. Переменные x, y, z, t называют *переменными Эйлера*.

2. ВИДЫ ДВИЖЕНИЯ ЖИДКОСТИ

По характеру изменения поля скоростей *во времени* движения жидкости делятся на неустановившиеся и установившиеся.

Неустановившееся (нестационарное) движение характеризуется изменением с течением времени значений местных скоростей в точках области, где движется жидкость. Такое движение описывается уравнениями (4.2).

Примеры неустановившегося движения: опорожнение водохранилища, движение воды в реке при изменении уровней (например, при паводке), истечение жидкости из резервуара при переменном уровне жидкости в резервуаре (рис. 4.3, *а*).

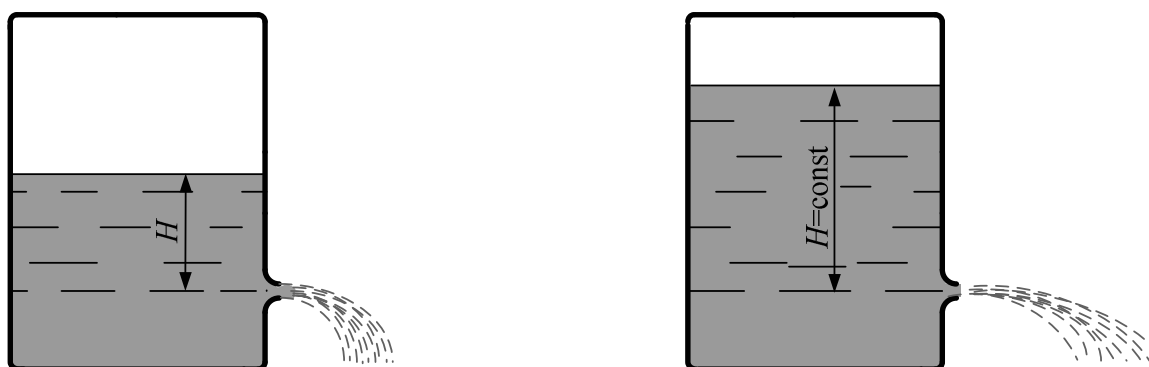


Рис. 4.3. Истечение жидкости из резервуара:
 а – при переменном напоре (неустановившееся движение);
 б – при постоянном напоре (установившееся движение)

Установившееся (стационарное) движение такое, когда в каждой точке области, где движется жидкость, местные скорости во времени не изменяются. Тогда уравнения (4.2) превращаются в следующие:

$$\left. \begin{aligned} u_x &= f_x(x, y, z,) \\ u_y &= f_y(x, y, z,) \\ u_z &= f_z(x, y, z,) \end{aligned} \right\}.$$

Примером установившегося движения является истечение жидкости из резервуара, когда уровень жидкости в этом резервуаре все время под-

держивается постоянным (рис. 4.3, б). В этом случае как форма вытекающей струи, так и скорости в любом ее сечении все время сохраняются неизменными.

По характеру изменения поля скоростей *по координатам* установившееся движение подразделяется на *равномерное* и *неравномерное*.

Равномерное движение характеризуется параллельностью и прямолинейностью линий тока. Размеры и форма живых сечений и средние скорости потока по его длине не изменяются. Местные скорости в соответственных точках всех живых сечений по длине потока также одинаковы. Ускорения при равномерном движении равны нулю. В безнапорном равномерном потоке, как следствие вышесказанного, и глубины будут неизменными по длине.

Неравномерное движение характеризуется тем, что семейство линий тока уже не представлено параллельными прямыми. Площади живых сечений и средние скорости могут быть переменными по длине потока. Неравномерное движение может быть ускоренным или замедленным.

Среди неравномерных движений выделяют плавно изменяющееся движение, которое характеризуется следующими признаками: линии тока примерно параллельны, кривизна их достаточно мала; живые сечения можно считать плоскими; изменения формы и площади живых сечений по длине потока происходят весьма плавно.

В связи с отмеченными особенностями при расчетах плавно изменяющихся потоков пренебрегают составляющими скоростей (и ускорений) в плоскости живого сечения.

Неустановившееся (нестационарное) движение по характеру изменения скоростей во времени подразделяется на быстро изменяющееся и медленно изменяющееся. Последний вид движения часто называется также *квазиустановившимся* (квазистационарным). Поясним, что «квази» в переводе с латинского означает «якобы», «почти», «как бы».

В движущейся жидкости различают продольную составляющую скорости (или продольную скорость) и поперечные составляющие скорости. Обычно направление оси OX совпадает с направлением продольной скорости. Соответственно направление поперечных составляющих скорости совпадает с направлениями осей OY и OZ .

Распределение продольных скоростей по живому сечению или в различных точках вертикали, принадлежащей данному живому сечению, характеризует *эпюра скоростей*. Для всех точек живого сечения эпюра скоростей – объемная фигура, а эпюра скоростей на данной вертикали – плоская фигура (рис. 4.4).

Движения также подразделяются на *пространственные (трехмерные), плоские и одномерные*. В *пространственном движении* кинематические характеристики зависят от трех координат: x, y, z , например движение на повороте безнапорного потока в канале или на повороте напорного потока в трубопроводе или движение в канале с изменяющимся по длине живым сечением.

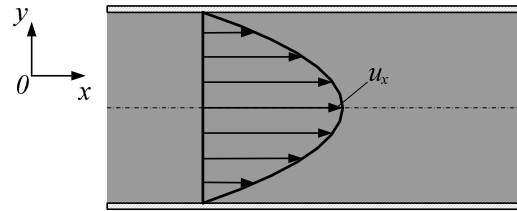


Рис. 4.4. Эпюра скорости движения жидкости в круглой трубе

Плоским (двухмерным) движением считается такое, при котором кинематические характеристики зависят только от двух координат и не зависят от третьей. Например, если $u_x \neq 0, u_z \neq 0$, а $u_y = 0$, то движение происходит в плоскостях, параллельных одной плоскости, в данном случае XOZ , и характеристики такого движения одинаковы во всех этих плоскостях. Такое движение происходит в достаточно широком канале: открытом – безнапорное движение или в закрытом, полностью заполненном жидкостью (напорное движение), а также при перемещении грунтовых вод в достаточно широкой подземной области, поперечное сечение которой близко к прямоугольнику.

Одномерным движением называется такое, в котором скорости зависят только от одной координаты. Такое движение характерно для большинства гидравлических задач, когда достаточно принять в рассмотрение только среднюю скорость и определять ее в зависимости лишь от продольной координаты.

Классификация потоков по характеру границ. Поток жидкости в гидравлике называют движущуюся массу жидкости, ограниченную направляющими твердыми поверхностями, поверхностями раздела жидкостей или свободными поверхностями. В зависимости от характера и сочетания ограничивающих поток поверхностей потоки делятся на безнапорные, напорные потоки и гидравлические струи.

Безнапорные потоки ограничены частично твердой, частично свободной поверхностью. Примером таких потоков может служить поток в реке или канале, а также в трубе, работающей неполным сечением.

Напорные потоки ограничены твердыми поверхностями, например поток в трубе, все сечение которой заполнено движущейся жидкостью и при этом стенки трубы испытывают давление со стороны потока, отличающееся от давления окружающей среды (в таких случаях говорят, что труба работает полным сечением под напором).

Гидравлические струи ограничены только жидкостью или газовой средой, например, струя, вытекающая из сосуда через отверстие в атмосферу, или струя воды, выбрасываемая гидромонитором при подводной разработке грунта.

3. ЛИНИЯ ТОКА И ЭЛЕМЕНТАРНАЯ СТРУЙКА

Траекторией называется путь, проходимый данной частицей жидкости в пространстве за определенный промежуток времени. При установившемся движении форма траекторий не изменяется во время движения. При неустановившемся движении непрерывно изменяются и величины, и направления скорости движения. Траектории движения частиц в этом случае также непрерывно изменяются во времени.

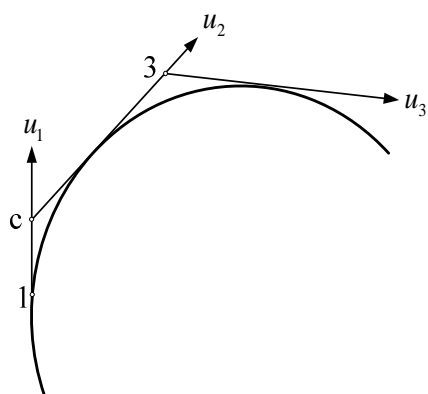


Рис. 4.5. Линия тока

Понятие о линии тока установим, рассматривая пространство, занятое движущейся жидкостью. Выберем в этом пространстве произвольную точку 1 (рис. 4.5) и построим в ней вектор скорости, изображающий по величине и направлению скорость u_1 в этой точке в данный момент времени. На этом же векторе наметим точку 2, отстоящую от точки 1 на весьма малом расстоянии, и в ней построим вектор скорости, также изображающий скорость u_2 в этой точке в тот же момент времени.

Далее на векторе скорости u_2 возьмем точку 3 также на весьма малом расстоянии от точки 2 и в ней построим вектор скорости u_3 в тот же момент времени. Если расстояния между точками 1, 2, 3 и т.д. уменьшать, устремляя их к нулю, то в пределе линия 1-2-3-... превратится в кривую. Эта линия называется линией тока.

Итак, *линия тока* – кривая, проведенная через ряд точек в движущейся жидкости таким образом, что в каждой из этих точек в данный момент времени векторы скорости являются касательными к кривой.

Необходимо иметь в виду различие между траекторией частицы жидкости и линией тока. В то время как траектория относится лишь к одной определенной частице жидкости и показывает путь, проходимый этой частицей в пространстве за некоторый промежуток времени, линия тока связывает между собой различные лежащие на ней частицы и характеризует направление их движения в данный момент времени.

Линии тока соответствуют состоянию поля скоростей в движущейся жидкости в данный момент времени. Если в следующий момент поле скоростей изменится, то изменится и положение линий тока.

Однако в случае установившегося движения, характеризуемого неизменяемостью поля скоростей во времени, частицы жидкости будут следовать вдоль неизменных линий тока; таким образом, линии тока и траектории частиц жидкости совпадают между собой только при установившемся движении.

Линии тока и траектории можно сделать видимыми, чем широко пользуются в лабораторной практике при различного рода экспериментальных исследованиях и наблюдениях над движением жидкости. Для этого, например, на поверхности жидкости рассеивают мелкие частицы какого-нибудь вещества, нерастворимого в жидкости, и при помощи фотографического аппарата производят съемку. При съемке с короткой выдержкой эти частицы дают на пластинке короткие черточки (штрихи), которые при достаточно большом количестве частиц сливаются и показывают общую картину линий тока (рис. 4.6).

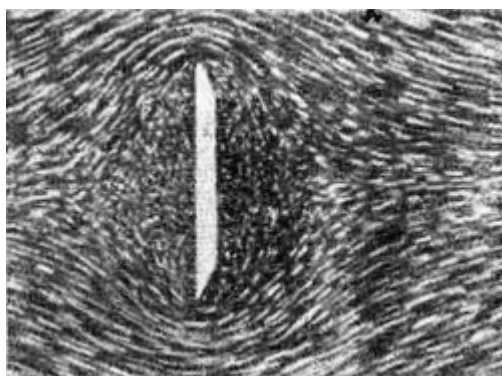


Рис. 4.6. Обтекание жидкостью пластинки

Если в некоторый данный момент времени выделить в области, через которую движется жидкость, замкнутый, не пересекающий себя контур $abcd$ (рис. 4.7), ни одна из точек которого не является особой точкой потока, то через каждую точку такого контура в данный момент времени проходит единственная линия тока. Совокупность линий тока,

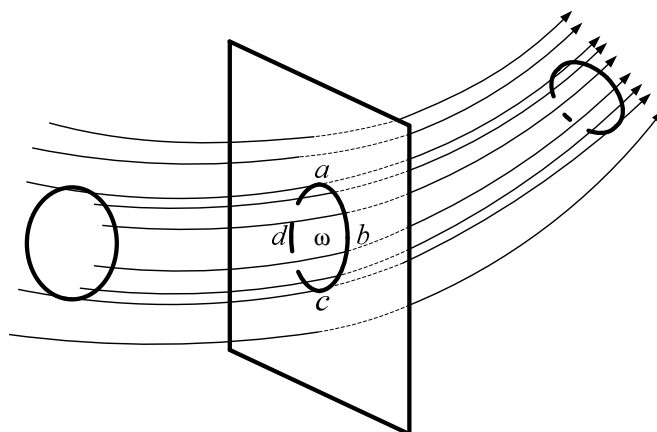


Рис. 4.7. Трубка тока

проведенных через все точки этого контура, образует поверхность, которая называется *трубкой тока*. Жидкость, движущаяся внутри трубки тока, образует *струйку*. Внутри трубки тока в данный момент жидкость течет, не пересекая боковых «стенок», так как скорости потока касательны к линиям тока. Если контур $abcd$ ограничивает бесконечно малую площадку, то

струйка называется *элементарной*. Если контур $abcd$ ограничивает конечную площадку, то струйка называется конечной.

Элементарная струйка обладает следующими свойствами:

- 1) частицы жидкости не выходят из элементарной струйки и не входят в нее через боковую поверхность;
- 2) скорости частиц жидкости во всех точках одного и того же поперечного сечения одинаковы вследствие малости площади поперечного сечения;
- 3) при установившемся движении форма элементарной струйки остается неизменной во времени.

Живым сечением струйки называется сечение, нормальное в каждой своей точке к линиям тока. Обозначим площадь живого сечения элементарной струйки через $d\omega$, а конечной струйки – через ω .

В силу малости живого сечения элементарной струйки местные скорости жидкости в его пределах можно считать одинаковыми; для конечных струек равномерность распределения скоростей в пределах живого сечения в общем случае не выполняется.

В общем случае скорости и площади живых сечений по длине струйки могут изменяться.

При установившемся движении струйки жидкости существуют физически, так как непроницаемые для потока трубки тока неизменны во времени. При неустановившемся движении в связи с изменяемостью поля скоростей во времени струйки являются только мгновенными, так как трубки тока непрерывно изменяются.

Расходом Q струйки называют объемное количество жидкости, проходящей через данное живое сечение в единицу времени. Размерность величины расхода – $\text{м}^3/\text{с}$. Для элементарной струйки с равномерным распределением скоростей u по живому сечению получим:

$$dQ = u \cdot d\omega.$$

Для *конечной струйки* вводим понятие *средней по живому сечению скорости* в данном живом сечении площадью ω :

$$v = Q / \omega$$

и тогда расход можно выразить произведением средней скорости на площадь ω :

$$Q = v \cdot \omega$$

От понятия об элементарной и конечной струйках жидкости в дальнейшем переходят к понятию о потоке жидкости как совокупности струек.

4. ГИДРАВЛИЧЕСКИЕ ХАРАКТЕРИСТИКИ ПОТОКА. РАСХОД И СРЕДНЯЯ СКОРОСТЬ

В гидравлике различают следующие характеристики потока: площадь живого сечения, смоченный периметр, гидравлический радиус.

Живым сечением ω называется поперечное сечение потока, нормальное ко всем линиям тока, его пересекающим. Таким образом, при плавно изменяющемся (тем более при равномерном) движении живое сечение представляет собой плоскость, а при изменяющемся неплавно оно может быть и криволинейной поверхностью. При плавно изменяющемся движении реальной (вязкой) жидкости, напомним, давление в плоскости живого сечения распределяется по гидростатическому закону.

Смоченный периметр – линия, по которой жидкость соприкасается с поверхностями русла в данном живом сечении. Длина этой линии обозначается через χ .

При напорном движении смоченный периметр совпадает с геометрическим периметром, так как в каждом живом сечении нет точек стенки, которые бы не соприкасались с жидкостью. В открытых руслах смоченный периметр не совпадает с геометрическим периметром живого сечения, в который входит и длина линии соприкасания жидкости с атмосферой.

Гидравлическим радиусом R называется весьма важная характеристика живого сечения, представляющая собой отношение площади живого сечения ω смоченному периметру χ :

$$R = \omega / \chi .$$

Очевидно, что гидравлический радиус – величина линейная.

При напорном движении в круглой трубе гидравлический радиус равен:

$$R = \frac{\omega}{\chi} = \frac{\pi \cdot d^2 / 4}{\pi \cdot d} = \frac{d}{4} ,$$

то есть гидравлический радиус равен четверти диаметра, или половине геометрического радиуса трубы r_0 .

При решении гидравлических задач часто приходится использовать понятия расхода и средней скорости потока.

Расход жидкости – объем жидкости, протекающий в единицу времени через данное живое сечение потока. Расход жидкости измеряется обычно в $\text{м}^3/\text{с}$ (или л/с), обозначается расход потока жидкости буквой Q , а расход элементарной струйки dQ .

Расход потока определится через расходы отдельных элементарных струек:

$$Q = \sum_{\omega} dQ .$$

Причем суммирование должно быть произведено по всему живому сечению. Так как скорость движения u постоянная по всей площади $d\omega$ живого сечения элементарной струйки при установившемся движении, то расход элементарной струйки оказывается равным:

$$dQ = u \cdot d\omega,$$

а расход потока:

$$Q = \sum_{\omega} dQ = \sum_{\omega} u \cdot d\omega. \quad (4.3)$$

Применение формулы (4.3) в расчетах весьма затруднительно, так как скорости в разных струйках живого сечения потока различны. У дна открытого потока и у стенок труб местные скорости меньше, а ближе к свободной поверхности или к оси труб местные скорости увеличиваются. Потребовалась бы весьма трудоемкая работа по определению произведений $ud\omega$ во многих точках и последующему их суммированию, тем более что обычно распределение скоростей по живому сечению неизвестно или выражение для этого распределения настолько сложно, что воспользоваться им нельзя. Поэтому в практических расчетах пользуются понятием средней скорости потока.

Средняя скорость потока в данном сечении – воображаемая, фиктивная скорость потока, одинаковая для всех точек данного живого сечения, с которой через живое сечение проходил бы расход, равный фактическому.

Только в точках живых сечений, отстоящих от свободной поверхности примерно на 0,6 глубины и на $0,223 r_0$ от стенки в трубопроводе, местные скорости действительно равны средней скорости. В других же точках местные скорости больше или меньше средних.

При неравномерном движении средняя скорость в различных живых сечениях по длине потока различна. При равномерном движении средняя скорость по длине потока постоянна во всех живых сечениях.

Средняя скорость обозначается буквой v (не следует смешивать это обозначение с обозначением местной скорости).

Если обратиться к формуле (4.3) и заменить в ней местные скорости u в каждой элементарной струйке средней скоростью, то получим:

$$Q = \sum_{\omega} dQ = v \sum_{\omega} d\omega$$

или

$$Q = \omega \cdot v.$$

Расход потока в данном сечении равен произведению площади живого сечения потока ω на среднюю скорость в этом сечении v .

5. УРАВНЕНИЕ НЕРАЗРЫВНОСТИ ЖИДКОСТИ В ДИФФЕРЕНЦИАЛЬНОЙ ФОРМЕ

Как уже отмечалось, будем рассматривать только такие движения, при которых внутри жидкости не возникают пустоты, не появляются разрывы.

Выделим в области, занятой движущейся жидкостью, неподвижный бесконечно малый параллелепипед, у которого ребра dx , dy и dz параллельны соответственно осям координат (рис. 4.8). Через выделенный параллелепипед течет жидкость. Определим массу жидкости, проходящей через поверхность параллелепипеда за время dt .

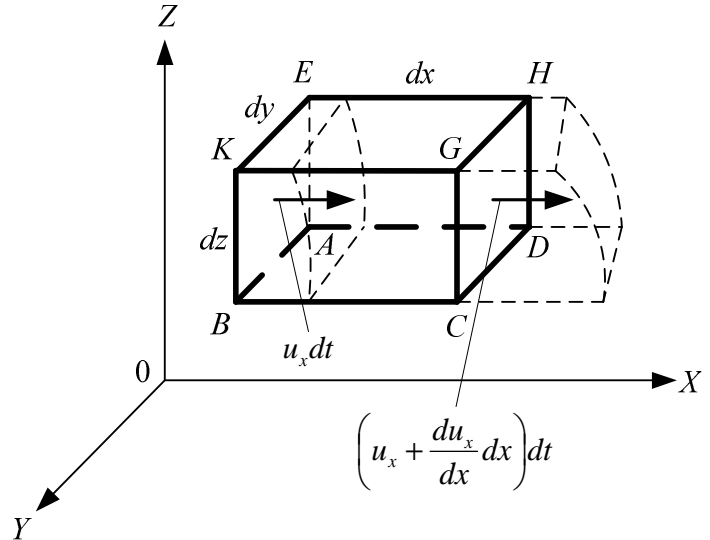


Рис. 4.8. Схема к выводу уравнения неразрывности

Сначала проведем эти расчеты для направления, совпадающего с направлением оси OX . Масса, поступающая в выделенный параллелепипед через грань $ABKE$ за время dt , равна:

$$\rho \cdot u_x \cdot dy \cdot dz \cdot dt.$$

Считаем плотность и скорость движения жидкости непрерывными и дифференцируемыми функциями координат и времени. Тогда для массы, выходящей за время dt через грань $DCGH$ из параллелепипеда, получим выражение:

$$\rho \cdot u_x \cdot dx dz dt + \frac{\partial(\rho \cdot u_x)}{\partial x} dx dy dz dt.$$

Приращение массы внутри параллелепипеда за счет движения жидкости вдоль оси OX равно разности:

$$\rho \cdot u_x \cdot dx dz dt - \left[\rho \cdot u_x + \frac{\partial(\rho \cdot u_x)}{\partial x} dx \right] dy dz dt = -\frac{\partial(\rho \cdot u_x)}{\partial x} dx dy dz dt.$$

Определяя аналогично приращения массы в параллелепипеде за счет движения жидкости вдоль осей OY и OZ , получим соответственно:

$$-\frac{\partial(\rho \cdot u_y)}{\partial y} dx dy dz dt; \quad -\frac{\partial(\rho \cdot u_z)}{\partial z} dx dy dz dt.$$

Суммарное изменение массы внутри элементарного параллелепипеда за счет движения жидкости, то есть за счет разности приносимой потоком в параллелепипед и уносимой из него массы, равно:

$$-\left[\frac{\partial(\rho \cdot u_x)}{\partial x} + \frac{\partial(\rho \cdot u_y)}{\partial y} + \frac{\partial(\rho \cdot u_z)}{\partial z} \right] dx dy dz dt. \quad (4.4)$$

Изменение массы в неизменном объеме должно вызвать изменение плотности:

$$d\rho = \frac{\partial\rho}{\partial t} dt.$$

Изменение массы за время dt , выраженное через изменение плотности, равно:

$$\frac{\partial\rho}{\partial t} dt dx dy dz. \quad (4.5)$$

Приравнявая (4.4) к (4.5), после сокращений получим:

$$\frac{\partial\rho}{\partial t} + \frac{\partial(\rho \cdot u_x)}{\partial x} + \frac{\partial(\rho \cdot u_y)}{\partial y} + \frac{\partial(\rho \cdot u_z)}{\partial z} = 0. \quad (4.6)$$

Учитывая, что:

$$\begin{aligned} \frac{\partial(\rho \cdot u_x)}{\partial x} &= \rho \cdot \frac{\partial u_x}{\partial x} + \frac{\partial\rho}{\partial x} u_x; & \frac{\partial(\rho \cdot u_y)}{\partial y} &= \rho \cdot \frac{\partial u_y}{\partial y} + \frac{\partial\rho}{\partial y} u_y; \\ \frac{\partial(\rho \cdot u_z)}{\partial z} &= \rho \cdot \frac{\partial u_z}{\partial z} + \frac{\partial\rho}{\partial z} u_z; & \frac{\partial\rho}{\partial t} + \frac{\partial\rho}{\partial x} \frac{dx}{dt} + \frac{\partial\rho}{\partial y} \frac{dy}{dt} + \frac{\partial\rho}{\partial z} \frac{dz}{dt} &= \frac{d\rho}{dt}, \end{aligned}$$

то есть:

$$\frac{d\rho}{dt} = \frac{\partial\rho}{\partial t} + \frac{\partial\rho}{\partial x} u_x + \frac{\partial\rho}{\partial y} u_y + \frac{\partial\rho}{\partial z} u_z,$$

после преобразований получим:

$$\frac{d\rho}{dt} + \rho \left(\frac{\partial u_x}{\partial x} + \frac{\partial u_y}{\partial y} + \frac{\partial u_z}{\partial z} \right) = 0.$$

Полученное уравнение выражает условие неразрывности жидкости и называется *уравнением неразрывности*. Для несжимаемой жидкости $\rho = \text{const}$ и $d\rho / dt = 0$. Поэтому для несжимаемой жидкости уравнение неразрывности приобретает вид:

$$\frac{\partial u_x}{\partial x} + \frac{\partial u_y}{\partial y} + \frac{\partial u_z}{\partial z} = 0.$$

6. УРАВНЕНИЕ НЕРАЗРЫВНОСТИ ДЛЯ ЭЛЕМЕНТАРНОЙ СТРУЙКИ И ПОТОКА ЖИДКОСТИ ПРИ УСТАНОВИВШЕМСЯ ДВИЖЕНИИ

Рассмотрим элементарную струйку несжимаемой жидкости при установившемся движении. Выделим сечения 1-1 и 2-2, расположенные на расстоянии ds одно от другого (рис. 4.9). Здесь $d\omega_1$ и $d\omega_2$ – площади живых сечений соответственно; u_1 и u_2 – скорости; dQ_1 и dQ_2 – расходы элементарной струйки в сечениях. Очевидно, что $dQ_1 = d\omega_1 u_1$ и $dQ_2 = d\omega_2 u_2$, причем dQ_1 втекает в рассматриваемый отсек, а dQ_2 – вытекает.

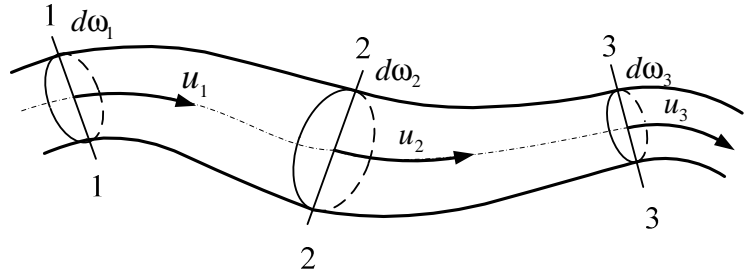


Рис. 4.9. Схема к выводу уравнения неразрывности для элементарной струйки

Учитывая, что форма элементарной струйки не изменяется с течением времени, поперечный приток и отток невозможен, так как скорости на боковой поверхности струйки направлены по касательным к линиям тока, из которых состоит эта боковая поверхность, получаем, что расходы dQ_1 и dQ_2 равны, то есть:

$$d\omega_1 \cdot u_1 = d\omega_2 \cdot u_2. \quad (4.7)$$

Аналогичные соотношения можно написать для любых двух сечений элементарной струйки, расположенных вдоль нее:

$$u_1 \cdot d\omega_1 = u_2 \cdot d\omega_2 = \dots = u \cdot d\omega = dQ = \text{const}. \quad (4.8)$$

Это и есть *уравнение неразрывности для элементарной струйки* несжимаемой жидкости при установившемся движении.

Если выделить в потоке два любых сечения, отстоящих на некотором расстоянии, то, просуммировав по каждому из живых сечений обе части в уравнении (4.7):

$$\sum_{\omega_1} d\omega_1 \cdot u_1 = \sum_{\omega_2} d\omega_2 \cdot u_2$$

получим *уравнение неразрывности для потока* при установившемся движении:

$$Q_1 = Q_2 = Q = \text{const}.$$

или
$$v_1 \cdot \omega_1 = v_2 \cdot \omega_2 = \dots = v \cdot \omega = Q = \text{const}. \quad (4.9)$$

Таким образом, в отмеченных условиях расход, проходящий через все живые сечения потока, неизменен, несмотря на то что в каждом сечении средняя скорость и площадь живого сечения могут быть различны.

Из (4.9) получим также важное соотношение:

$$v_1 / v_2 = \omega_2 / \omega_1,$$

то есть средние скорости обратно пропорциональны площадям живых сечений потока, которым соответствуют эти средние скорости.

КОНТРОЛЬНЫЕ ВОПРОСЫ

1. Что изучает кинематика?
2. Что такое жидкость?
3. В чем суть метода Лангража изучения движения жидкости?
4. В чем суть метода Эйлера изучения движения жидкости?
5. Какое различие между установившимся и неустановившимся движениями жидкости?
6. Какое различие между равномерным и неравномерным движениями жидкости?
7. Дайте определение линии тока.
8. Дайте определение трубки тока и элементарной струйки.
9. Могут ли линии тока пересекаться? Обоснуйте свой ответ.
10. Что понимается под живым сечением?
11. Каковы единицы измерения расхода жидкости?
12. Дайте определение смоченного периметра.
13. Что называется гидравлическим радиусом?
14. Что показывает уравнение неразрывности?

ЛИТЕРАТУРА

1. Альтшуль, А. Д. Гидравлика и аэродинамика / А. Д. Альтшуль, П. Г. Кисилев. – М. : Стройиздат, 1975. – 323 с.
2. Штеренлихт, Д. В. Гидравлика : учебник для вузов / Д. В. Штеренлихт. – М. : Энергоатомиздат, 1984. – 640 с.
3. Чугаев, Р. Р. Гидравлика / Р. Р. Чугаев. – Л. : Энергия, 1982. – 600 с.
4. Ботук, Б. О. Гидравлика / Б. О. Ботук. – М. : Выш. шк., 1962. – 450 с.
5. Медведев, В. Ф. Гидравлика и гидравлические машины : учеб. пособие / В. Ф. Медведев. – Минск : Выш. шк., 1998. – 311 с.
6. Рабинович, Е. З. Гидравлика / Е. З. Рабинович – М. : Физматгиз, 1963. – 408 с.

МОДУЛЬ 5

ДИНАМИКА ЖИДКОСТИ

ВВЕДЕНИЕ

Динамика жидкости – раздел гидромеханики, который изучает законы движения жидкостей в зависимости от приложенных к ним сил.

При заданных внешних силах задача динамики жидкости сводится к определению напряжений и кинематических параметров движения в каждой точке жидкости в любой момент времени, а также к определению гидродинамических сил воздействия потока на тела.

В механике жидкости для облегчения решения некоторых задач используется понятие об идеальной жидкости.

Под идеальной жидкостью подразумевают такую условную жидкость, которая обладает абсолютной несжимаемостью, абсолютной подвижностью частиц, а также отсутствием сил сцепления между ними. Вязкость идеальной жидкости равна нулю. Таким образом, идеальная жидкость перемещается по трубам и каналам без сопротивлений (без потери энергии на трение). Когда реальная жидкость находится в покое, в ней не проявляются силы вязкости и она имеет свойства, близкие к свойствам идеальной жидкости. Следовательно, рассмотрение при решении гидравлических задач идеальной жидкости вместо реальной вполне допустимо. Такое рассмотрение позволяет применять точный математический анализ для решения технических задач в гидравлике.

Нормальные напряжения в движущейся идеальной жидкости обладают теми же свойствами, что и в покоящейся жидкости, то есть в данной точке их значения не зависят от направления действия. Таким образом, напряженное состояние движущейся невязкой жидкости может быть охарактеризовано в каждой точке значением нормального напряжения. Поскольку это значение не зависит от направления действия, его, как и при равновесии жидкости, называют давлением.

1. УРАВНЕНИЕ БЕРНУЛЛИ ДЛЯ ЭЛЕМЕНТАРНОЙ СТРУЙКИ НЕВЯЗКОЙ ЖИДКОСТИ

Рассмотрим элементарную струйку идеальной жидкости при установившемся движении. Выделим сечениями 1-1 и 2-2 отсек этой струйки (рис. 5.1). Высотное положение центров тяжести живых сечений относительно произвольно расположенной плоскости сравнения 0-0 характеризу-

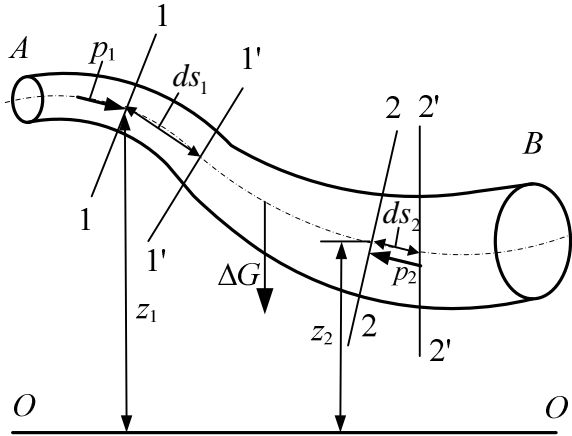


Рис. 5.1. Схема к выводу уравнения Бернулли для элементарной струйки невязкой жидкости

ется ординатами z_1 и z_2 . Давления в центрах сечений p_1 и p_2 , скорости u_1 и u_2 соответственно.

Условимся, что на отсек действуют только силы тяжести и силы гидростатического давления.

За малый промежуток времени dt частицы жидкости из 1-1 переместятся в 1'-1' на расстояние $ds_1 = u_1 dt$, а частицы из 2-2 в 2'-2' на расстояние $ds_2 = u_2 dt$.

Используя теорему изменения кинетической энергии, которая гласит, что изменение кинетической энергии равно сумме работ всех действующих сил на тело при его перемещении:

$$E_2 - E_1 = \frac{\Delta m_2 u_2^2}{2} - \frac{\Delta m_1 u_1^2}{2} = \sum A.$$

Работу производят силы тяжести и силы давления, действующие по крайним живым сечениям струйки. Направленные по нормали к боковым поверхностям струйки давления окружающей массы невязкой жидкости работы не производят.

Работа сил давления:

$$p_1 \cdot d\omega_1 \cdot u_1 \cdot dt - p_2 \cdot d\omega_2 \cdot u_2 \cdot dt = dQ \cdot dt (p_1 - p_2).$$

Работа сил тяжести эквивалентна работе, совершаемой силой тяжести массы жидкости участка 1-1' при перемещении на разность высот $(z_1 - z_2)$, то есть:

$$\begin{aligned} \Delta G(z_1 - z_2) &= g \cdot \rho d\omega \cdot ds_1 \cdot (z_1 - z_2) = \\ &= g \cdot \rho \cdot d\omega \cdot u_1 \cdot dt \cdot (z_1 - z_2) = g \cdot \rho \cdot dQ \cdot dt \cdot (z_1 - z_2). \end{aligned}$$

Изменение кинетической энергии можно записать как:

$$E_2 - E_1 = \frac{\Delta m_2 u_2^2}{2} - \frac{\Delta m_1 u_1^2}{2} = \rho \cdot dQ \cdot dt \frac{u_2^2}{2} - \rho \cdot dQ \cdot dt \cdot \frac{u_1^2}{2} = \sum A.$$

Выражая сумму работ в правой части через работу силы давления и силы тяжести получим:

$$\rho \cdot dQ \cdot dt \left(\frac{u_2^2}{2} - \frac{u_1^2}{2} \right) = dQ \cdot dt \cdot (p_1 - p_2) + g \cdot \rho \cdot dQ \cdot dt \cdot (z_1 - z_2).$$

Разделим обе части на $\rho \cdot dQ \cdot dt$, получим:

$$g \cdot z_1 + \frac{p_1}{\rho} + \frac{u_1^2}{2} = g \cdot z_2 + \frac{p_2}{\rho} + \frac{u_2^2}{2} \quad (5.1)$$

Это и есть *уравнение Бернулли* для элементарной струйки невязкой жидкости при установившемся движении.

2. ЭНЕРГЕТИЧЕСКАЯ ИНТЕРПРЕТАЦИЯ УРАВНЕНИЯ БЕРНУЛЛИ ДЛЯ УСТАНОВИВШЕГОСЯ ДВИЖЕНИЯ. ТРИ ФОРМЫ ЗАПИСИ УРАВНЕНИЯ БЕРНУЛЛИ

Представим уравнение (5.1) в виде:

$$z + \frac{p}{\rho \cdot g} + \frac{u^2}{2g} = \text{const.}$$

Здесь z представляет собой высоту расположения сечения элементарной струйки над некоторой горизонтальной плоскостью, называемой плоскостью сравнения. Этой высоте легко придать энергетический смысл. Действительно, если принять плоскость сравнения за плоскость нулевой потенциальной энергии, то можно утверждать, что, подняв массу жидкости M на высоту z , ей сообщили потенциальную энергию Mgz . Отсюда следует, что $z = Mgz / Mg$ выражает потенциальную энергию, отнесенную к единице веса. z называют *удельной потенциальной энергией положения*.

Величине $p / \rho g$ может быть также придан энергетический смысл. Рассмотрим элементарную струйку с площадью живого сечения $d\omega$, давлением p и скоростью u . Сила давления равна $p d\omega$. При перемещении частиц, расположенных в данном сечении, за время dt на расстояние $u dt$ сила давления произведет работу на этом пути, равную $p \cdot d\omega \cdot u \cdot dt$. Отнеся эту работу к весу объема вытесненной жидкости $\rho \cdot g \cdot d\omega \cdot u \cdot dt$, то есть разделив $p \cdot d\omega \cdot u \cdot dt$ на $\rho \cdot g \cdot d\omega \cdot u \cdot dt$, получим, что работа силы давления, отнесенная к единице веса жидкости, равна $p / \rho g$, что представляет *удельную потенциальную энергию давления*.

Частица с массой M и весом $G = Mg$ при движении со скоростью u имеет кинетическую энергию $Mu^2 / 2$. Если эту кинетическую энергию разделить на вес частицы, то получим *удельную* (отнесенную к единице веса) *кинетическую энергию* $u^2 / 2g$.

Следовательно, каждый член уравнения Бернулли представляет собой удельную потенциальную или кинетическую энергию.

Сумма всех членов уравнения Бернулли представляет собой *полную* (потенциальную и кинетическую) *удельную энергию* жидкости в сечении потока.

Выше удельная энергия относилась к единице веса жидкости. Энергию можно также отнести к единице *массы* или к единице *объема*.

Суммарная потенциальная и кинетическая энергия, отнесенная к единице массы, имеет вид:

$$g \cdot z + p/\rho + u^2/2 = \text{const} .$$

Суммарная энергия, отнесенная к единице объема, записывается как:

$$\rho \cdot g \cdot z + p + \frac{\rho \cdot u^2}{2} = \text{const} .$$

Далее, говоря об удельной энергии, будем иметь в виду энергию, отнесенную к единице веса.

Удельная энергия определяется относительно произвольно выбранной горизонтальной плоскости сравнения.

Трактовка уравнения Бернулли для установившегося движения невязкой несжимаемой жидкости с энергетических позиций такова: при потенциальном и винтовом движении суммарная удельная энергия распределена по потоку равномерно, то есть одинакова для любой пары точек области, занятой движущейся жидкостью.

Для удельной (отнесенной к единице веса) энергии в гидравлике применяется термин *напор*:

$$z + \frac{p}{\rho \cdot g} + \frac{u^2}{2g} = H .$$

При этом $z + p / \rho g$ называется *пъезометрическим* или *гидростатическим* напором; $u^2 / 2g$ – *скоростным напором*; H – *гидродинамическим напором*.

Поскольку члены уравнения Бернулли имеют линейную размерность, их можно интерпретировать как высоты: z – геометрическая высота, или высота положения; $p / \rho g$ – пъезометрический напор, и $u^2 / 2g$ – скоростной напор.

Откладывая от плоскости сравнения вертикальные отрезки z , $p / \rho g$ и $u^2 / 2g$, найдем геометрическое место концов сумм этих отрезков, которое расположится на горизонтальной плоскости, поднятой над плоскостью сравнения на высоту H . Эта плоскость называется *напорной*, на рис. 5.2 ее след представлен верхней горизонтальной линией, которая называется *напорной линией*, или *линией удельной энергии*. Соединив концы отрезков

$z + \frac{p}{\rho \cdot g}$, получим *пъезометрическую линию*.

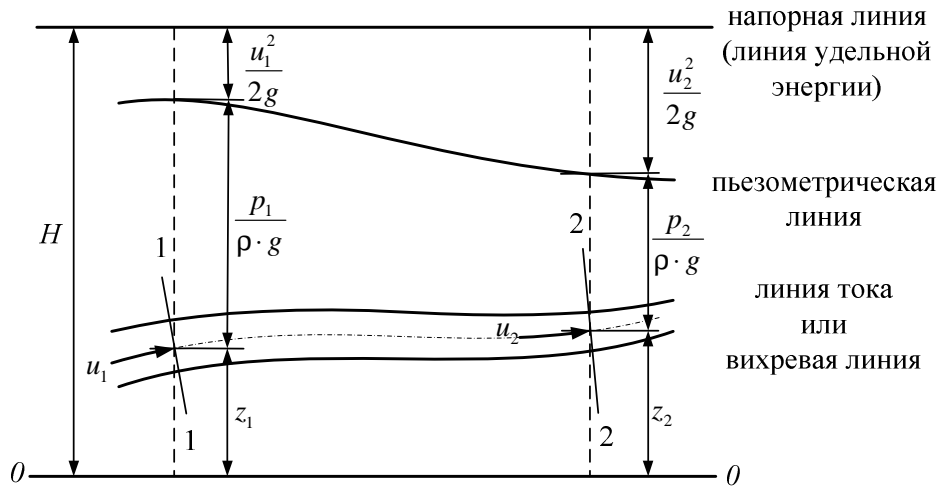


Рис. 5.2. Геометрический смысл уравнения Бернулли для элементарной струйки невязкой жидкости при установившемся движении

Разница между напорной линией и пьезометрической соответствует скоростному напору.

Пьезометрическим уклоном называется отношение:

$$J_n = \frac{\left(z_1 + \frac{p_1}{g \cdot \rho} \right) - \left(z_2 + \frac{p_2}{g \cdot \rho} \right)}{l}.$$

где l – расстояние между двумя сечениями.

3. УРАВНЕНИЕ БЕРНУЛЛИ ДЛЯ ЭЛЕМЕНТАРНОЙ СТРУЙКИ ВЯЗКОЙ ЖИДКОСТИ

При движении вязкой жидкости в ней возникают не только нормальные, но и касательные напряжения, так как вязкая жидкость обладает способностью оказывать сопротивление относительному сдвигу своих слоев и частиц.

Рассмотрим элементарную струйку вязкой жидкости также при установившемся движении.

При движении элементарной струйки вязкой жидкости общий запас удельной механической энергии не может оставаться постоянным, как это рассматривалось при движении идеальной жидкости. Дело в том, что при движении вязкой жидкости вследствие ее вязкости возникают сопротивления движению, на преодоление которых затрачивается часть механической энергии.

При продвижении вниз по течению от одного сечения к другому удельная энергия в струйке (а значит, и напор) будет уменьшаться. Энер-

гия в первом (вышерасположенном по течению) сечении при движении вязкой жидкости всегда больше, чем во втором (нижерасположенном) сечении на величину потерь удельной энергии между этими сечениями. Потери удельной энергии можно выразить через потери напора на трение h_{mp} . Как и все остальные члены уравнения, h_{mp} имеет линейную размерность. Окончательно уравнение Бернулли для струйки вязкой жидкости имеет вид:

$$z_1 + \frac{p_1}{\rho g} + \frac{u_1^2}{2g} = z_2 + \frac{p_2}{\rho g} + \frac{u_2^2}{2g} + h_{mp}.$$

В этом случае напорная линия (линия удельной энергии) будет снижаться по направлению движения.

4. УРАВНЕНИЕ БЕРНУЛЛИ ДЛЯ ПОТОКА ВЯЗКОЙ ЖИДКОСТИ ПРИ ПЛАВНО ИЗМЕНЯЮЩЕМСЯ ДВИЖЕНИИ

Рассмотрим состоящий из множества элементарных струек поток вязкой жидкости в реке, канале, трубопроводе и т.п. Именно такого рода потоки представляют наибольший практический интерес.

Наша цель заключается в том, чтобы распространить на такой поток уравнение Бернулли, ранее выведенное для элементарной струйки вязкой жидкости. Для этого необходимо написать выражение для удельной энергии потока, состоящей из суммы удельной потенциальной энергии и удельной кинетической энергии.

Выделим участок потока, ограниченный сечениями, в которых движение является плавно изменяющимся. Отметим, что движение на протяжении участка между этими сечениями не должно быть обязательно плавно изменяющимся, чтобы применить уравнение Бернулли.

Так как при плавно изменяющемся движении давления распределяются по гидростатическому закону $gz + p / \rho = \text{const}$, то какую бы точку в пределах данного живого сечения мы ни выбрали, удельная потенциальная энергия $E_n = gz + p / \rho$ будет иметь одно и то же значение.

В пределах живого сечения местные скорости различны и кинетическая энергия в разных местах живого сечения также различна.

Обозначим удельную кинетическую энергию E_k . Тогда кинетическая энергия массы жидкости M получится как произведение ME_k .

Переход от элементарной струйки к потоку вязкой жидкости можно осуществить таким образом. Кинетическая энергия частицы массы m ,

имеющей скорость u , будет $mu^2 / 2$ и для всего потока в данном сечении ω суммарная энергия составит:

$$ME_{\kappa} = \sum \frac{mu^2}{2} = \sum \frac{\rho \cdot dQ \cdot u^2 dt}{2} = \sum \frac{\rho \cdot d\omega \cdot u^3 dt}{2}.$$

Энергия, вычисленная по средней скорости v в сечении потока:

$$ME_{k(v)} = \frac{Mv^2}{2} = \frac{\rho Qv^2 dt}{2} = \frac{\rho \cdot \omega \cdot v^3 dt}{2}.$$

Тогда

$$\frac{ME_{\kappa}}{ME_{k(v)}} = \frac{E_{\kappa}}{E_{k(v)}} = \frac{\sum \frac{\rho \cdot d\omega \cdot u^3 dt}{2}}{\frac{\rho \omega v^3 dt}{2}} = \frac{\sum d\omega \cdot u^3 dt}{\omega \cdot v^3 dt} = \alpha.$$

Если положить $u = v \pm \Delta u$, то после преобразований получим:

$$\alpha = 1 + \frac{3}{\omega} \sum \left(\frac{\Delta u}{v} \right)^2 d\omega.$$

то есть $\alpha > 1$, или $E_{\kappa} > E_{k(v)}$.

Коэффициент α называют *коэффициентом кинетической энергии*, или *коэффициентом Кориолиса*. Он представляет собой отношение действительной кинетической энергии жидкости, протекающей в единицу времени через живое сечение, к кинетической энергии, которой обладал бы поток при том же расходе, если бы скорости во всех точках живого сечения были одинаковыми и равнялись средней скорости.

Коэффициент α для прямолинейных турбулентных потоков равен 1,05 – 1,10. В ряде других случаев величина коэффициента α может быть гораздо больше.

Таким образом, для перехода к уравнению Бернулли применительно к вязкой жидкости получено соотношение:

$$E_{\kappa} = \alpha E_{k(v)} \text{ или } E_{\kappa} = \frac{\alpha v^2}{2}.$$

Тогда удельная энергия потока вязкой жидкости при плавном изменяющемся движении равна:

$$E = E_n + E_{\kappa} = gz + \frac{p}{\rho} + \frac{\alpha v^2}{2}.$$

Переходя к напору, имеем:

$$H = z + \frac{p}{\rho \cdot g} + \frac{\alpha v^2}{2g}.$$

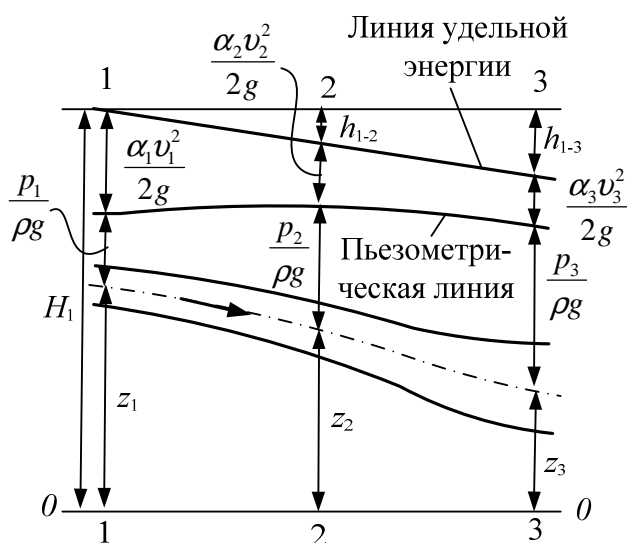


Рис. 5.3. Геометрический смысл уравнения Бернулли для потока вязкой жидкости

На рис. 5.3 показан продольный профиль потока, в сечении 1-1 напор равен H_1 в других сечениях (2-2, 3-3) напор будет меньше, чем H_1 на значение потерь напора h_{1-2} , h_{1-3} , соответствующих потерь энергии.

Тогда, обозначая потери напора в общем виде h_{mp} , имеем уравнение Бернулли для потока реальной жидкости при плавно изменяющемся движении:

$$z_1 + \frac{p_1}{\rho g} + \frac{\alpha_1 v_1^2}{2g} = z_2 + \frac{p_2}{\rho g} + \frac{\alpha_2 v_2^2}{2g} + h_{mp}.$$

Это уравнение можно применять при равномерном движении, а для видов неравномерных движений – только при плавно изменяющемся движении.

При равномерном движении с одинаковой площадью живого сечения:

$$\left(z_1 + \frac{p_1}{\rho g} \right) - \left(z_2 + \frac{p_2}{\rho g} \right) = h_{mp}.$$

Напорная линия (линия удельной энергии) понижается по направлению движения.

Гидравлический уклон – отношение потерь напора к длине, на которой эти потери происходят:

$$I = \frac{h_{mp}}{l} = \frac{\left(z_1 + \frac{p_1}{\rho g} + \frac{\alpha_1 v_1^2}{2g} \right) - \left(z_2 + \frac{p_2}{\rho g} + \frac{\alpha_2 v_2^2}{2g} \right)}{l}.$$

5. УСЛОВИЯ ПРИМЕНЕНИЯ УРАВНЕНИЯ БЕРНУЛЛИ

Уравнение Бернулли весьма часто применяется в различных разделах гидравлики, с его помощью выводятся расчетные формулы и решаются важные практические задачи. При помощи уравнения Бернулли могут быть выведены формулы для скорости и расхода жидкости при истечении из отверстий и насадков, для расхода, проходящего через водослив, расчета сопряжения ниспадающей струи с потоком в нижнем бьефе гидротехнических сооружений (то есть на участке, расположенном ниже сооружения по течению) и других случаев.

Но применять уравнение Бернулли в практических расчетах следует с соблюдением определенных условий.

Уравнение Бернулли для потока вязкой (вязкой) жидкости было выведено применительно к условиям плавно изменяющегося установившегося движения, и оно может быть применено только для сечений, в которых удовлетворяются все признаки такого движения.

Тот факт, что давления при плавно изменяющемся движении распределяются по гидростатическому закону, позволяет при написании уравнения Бернулли выбирать точки, для которых записываются высоты положения z и давления p , в любом месте назначенных сечений, то есть на дне, на свободной поверхности, в центре живого сечения, на оси трубы и т.п. Выбранные точки могут не принадлежать одной и той же линии тока. Однако удобнее назначать эти точки или на свободной поверхности (в этом случае чаще всего $p_1 = p_2 = p_{am}$), или в центре тяжести живых сечений, тогда может быть несколько сокращен объем вычислений.

Если в уравнение Бернулли войдут две неизвестные величины, то следует применить также уравнение неразрывности для потока.

ЛАБОРАТОРНАЯ РАБОТА № 3 «ПОСТРОЕНИЕ ДИАГРАММЫ УРАВНЕНИЯ БЕРНУЛЛИ»

Вводная часть

Если в потоке несжимаемой жидкости действуют из массовых сил только силы тяжести, то выражение полной удельной энергии в любой точке можно представить в следующих трех вариантах:

$$E_G = z + \frac{p}{\rho \cdot g} + \frac{u^2}{2g}, \quad (1)$$

$$E_V = \rho \cdot g \cdot z + p + \frac{u^2 \rho}{2}, \quad (2)$$

$$E_m = g \cdot z + \frac{p}{\rho} + \frac{u^2}{2}, \quad (3)$$

где z – превышение рассматриваемой точки над выбранной плоскостью отсчета (сравнения);

p , u – соответственно гидростатическое давление и скорость движения жидкости в этой точке.

Формула (1) выражает, энергию, приходящуюся на единицу веса (м), (2) – на единицу объема (Па), (3) – на единицу массы жидкости ($\text{м}^2/\text{с}^2$).

В гидравлике широко применяется запись (1). Три составляющие правой части этого уравнения имеют следующий физический смысл:

z – удельная потенциальная энергия положения точки над плоскостью сравнения;

$\frac{p}{\rho \cdot g}$ – удельная потенциальная энергия давления жидкости в точке

(пьезометрический напор);

$\frac{u}{2g}$ – удельная кинетическая энергия (скоростной напор).

Уравнение Бернулли выражает закон сохранения энергии в потоке жидкости. Оно устанавливает связь между удельными энергиями в двух любых сечениях потока. Если использовать запись (1) применительно не к точкам, а к сечениям потока, то уравнение Бернулли представляется в следующем виде:

$$z_1 + \frac{p_1}{\rho g} + \frac{\alpha_1 v_1^2}{2g} = z_2 + \frac{p_2}{\rho g} + \frac{\alpha_2 v_2^2}{2g} + h_{mp}, \quad (4)$$

где v_1, v_2 – средние скорости движения жидкости в первом и втором сечениях потока;

α_1, α_2 – коэффициенты кинетической энергии в этих сечениях;

h_{mp} – потери энергии при движении жидкости от первого сечения ко второму.

Полная удельная энергия в первом сечении потока отличается от полной удельной энергии во втором сечении на величину потерь h_{mp} .

При изменении положения и площади сечения потока происходит преобразование одного вида энергии в другой. Уравнение (4) позволяет находить одну из неизвестных составляющих полной удельной энергии, если известны все остальные.

Уравнение Бернулли можно изобразить на графике, называемом диаграммой уравнения Бернулли.

Для построения диаграммы уравнения Бернулли от произвольно выбранной плоскости сравнения 0-0 (рис. 1) откладываем вверх z (ординаты). От ординаты z откладываем вверх значения пьезометрического напора p/γ и получаем линию $b'-c'-d'-f'-h'$, называемую пьезометрической линией. Откладывая далее вверх от пьезометрической линии значения скоростного напора $v^2/2g$, получаем линию гидравлического напора $a-b-c-d-f-h$,

расстояние от которой до плоскости сравнения 0-0 дает значение гидродинамического напора (полной удельной энергии) в соответствующих сечениях струйки.

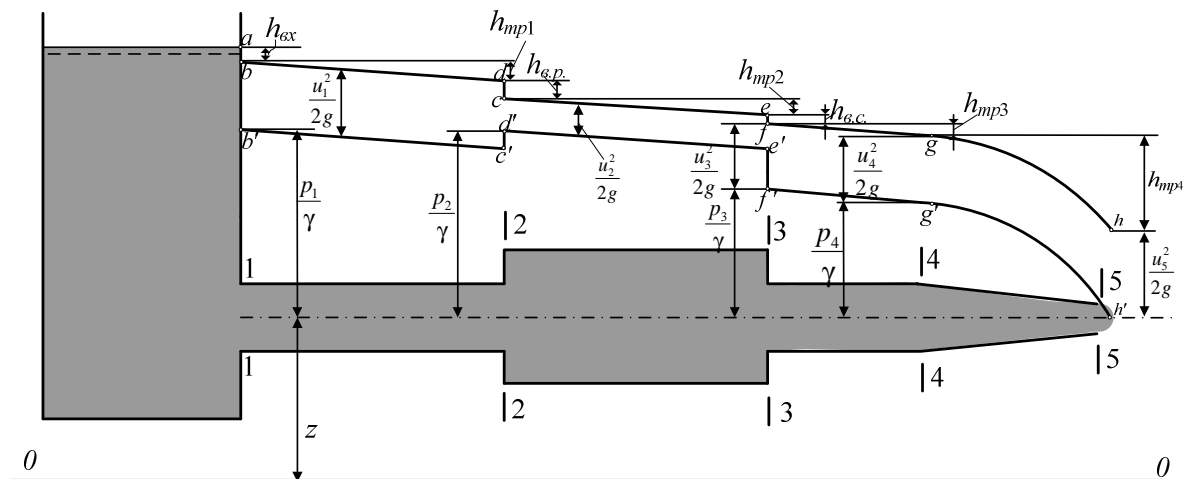


Рис. 1. Построение диаграммы уравнения Бернулли

Цель работы

Изучение различных составляющих удельной энергии потока при движении жидкости по трубопроводу переменного сечения и направления и характера изменения энергии потока по его длине.

Краткое описание установки

Опытная установка представляет собой трубопровод переменного сечения, на характерных участках которого, то есть при переходе труб из одного диаметра к другому и на повороте, установлены пьезометры. Все пьезометры размещены на специальных щитах.

Нуль шкалы пьезометров совпадает с осью трубопровода, которая находится в плоскости сравнения ($z = 0$).

Движение воды по трубопроводу осуществляется за счет напора, создаваемого водонапорным баком, уровень воды в котором поддерживается постоянным.

Расход воды регулируется вентилем. Для измерения расхода воды установлен мерный бак с уровнемером.

Порядок выполнения лабораторной работы

1. Начертить схему экспериментальной установки с указанием мест подключения пьезометров. Пронумеровать линейные участки трубопровода и местные сопротивления.

2. Составить таблицу для занесения экспериментальных данных с указанием показаний пьезометра отдельных для каждого линейного участка и местного сопротивления и результатов вычислений.

3. Установить в трубопроводе произвольный расход жидкости и измерить его. С помощью пьезометров измерить пьезометрические напоры в сечениях, где выведены устья пьезометров.

4. По известным размерам трубопровода и измеренному расходу жидкости вычислить скорость напора в сечениях потока, в которых изменялся пьезометрический напор в тех же сечениях. Вычислить потери напора на линейных участках и в местных сопротивлениях.

5. По результатам измерений и вычислений построить пьезометрическую линию и линию гидродинамического напора.

Длины участков, см					Диаметры участков, мм		Напор, см <i>H</i>	Показания пьезометров, см												Объем, см ³ <i>V</i>	Время, с <i>t</i>			
<i>L</i> ₁	<i>L</i> ₂	<i>L</i> ₃	<i>L</i> ₄	<i>L</i> ₅	<i>d</i> ₁	<i>d</i> ₂		1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12					

Обработка экспериментальных данных

1. Определить расход воды в трубопроводе по формуле $Q = V/t$, см³/с;
2. Определить площади живых сечений по формуле $\omega = \frac{\pi \cdot d^2}{4}$, см²;
3. Вычислить среднюю скорость движения воды по участкам трубопровода по формуле $v = Q/\omega$, см/с;
4. Вычислить скоростной напор $v^2/2g$ на каждом из участков;
5. Определить полный напор в каждом из сечений трубопровода по формуле:

$$H = \frac{p}{\rho \cdot g} + \frac{v^2}{2g}.$$

ЗАДАНИЯ ДЛЯ ПРАКТИЧЕСКИХ ЗАНЯТИЙ

Указания к решению задач. При применении уравнения Бернулли важно правильно выбрать те два сечения, для которых оно записывается.

В качестве сечений рекомендуется брать:

- свободную поверхность жидкости в резервуаре (баке), где $v = 0$;
- выход в атмосферу, где $p_{изб} = 0$; $p_{абс} = p_{атм}$;
- сечение, где присоединен тот или иной манометр, пьезометр или вакуумметр;
- неподвижный воздух вдалеке от входа в трубу, в которую происходит всасывание из атмосферы.

Коэффициент Кориолиса следует учитывать лишь при ламинарном режиме течения, когда $\alpha = 2$. Для турбулентных потоков можно принимать $\alpha = 1$.

Уравнение Бернулли рекомендуется сначала записать в общем виде, а затем переписать с заменой его членов заданными буквенными величинами и исключить члены, равные нулю.

При этом необходимо помнить следующее:

- вертикальная ордината z всегда отсчитывается от произвольной плоскости вверх;
- давление p , входящее в правую и левую части уравнения, должно быть задано в одной системе отсчета (абсолютной или избыточной);
- суммарная потеря напора Σh_{mp} всегда пишется в правой части уравнения Бернулли со знаком «+».

Пример 1. Из отверстия в боковой стенке сосуда по горизонтальной трубе переменного сечения (рис. 5.4) вытекает вода.

Определить расход воды Q , а также средние скорости и давления в сечениях трубопровода 1, 2 и 3, предполагая уровень в сосуде постоянным и пренебрегая гидравлическими сопротивлениями, при следующих данных: $H = 2$ м, $d_1 = 7,5$ см, $d_2 = 25$ см, $d_3 = 10$ см.

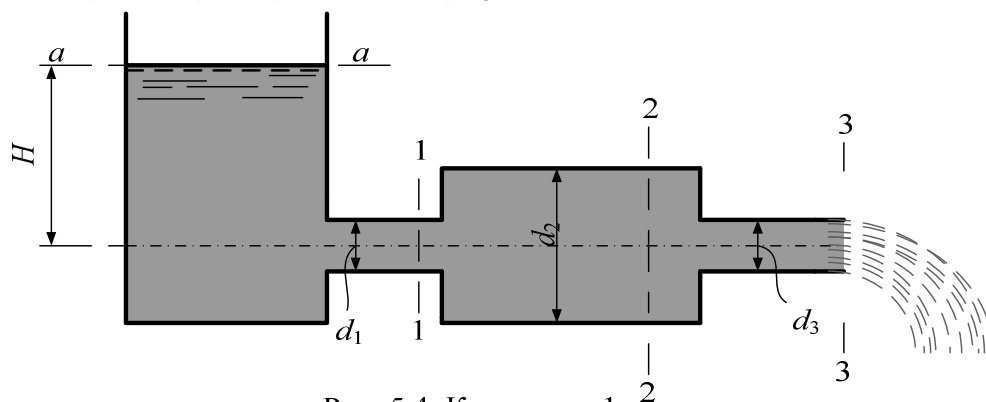


Рис. 5.4. К примеру 1

Составим уравнение Бернулли для двух сечений: сечения свободной поверхности жидкости в сосуде $a-a$ и выходного сечения трубы 3-3, принимая за плоскость сравнения горизонтальную плоскость, проходящую через ось трубопровода. Имеем:

$$H + \frac{p_0}{\gamma} + \frac{v_0^2}{2g} = \frac{p_3}{\gamma} + \frac{v_3^2}{2g}.$$

Ввиду значительных размеров сосуда по сравнению с поперечными размерами трубопровода скорость v_0 будет весьма мала, и ею можно пренебречь. Учтем также, что $p_0 = p_3$ (атмосферное давление). Тогда получаем:

$$H = v_3^2 / 2g.$$

Отсюда находим:

$$v_3 = \sqrt{2gH} = \sqrt{2 \cdot 9,81 \cdot 2} = 6,27 \text{ м/с},$$

и
$$Q = v_3 \cdot \omega_3 = v_3 \cdot \frac{\pi \cdot d_3^2}{4} = 6,27 \cdot \frac{3,14 \cdot 0,1^2}{4} = 0,0492 \text{ м}^3/\text{с} = 49,2 \text{ л/с}.$$

Далее, по уравнению расхода определяем средние скорости в сечениях 1 и 2:

$$v_1 = \frac{Q}{\omega_1} = \frac{Q}{\frac{\pi \cdot d_1^2}{4}} = \frac{0,0492}{\frac{3,14 \cdot 0,075^2}{4}} = 11,1 \text{ м/с},$$

$$v_2 = \frac{Q}{\omega_2} = \frac{Q}{\frac{\pi \cdot d_2^2}{4}} = \frac{0,0492}{\frac{3,14 \cdot 0,25^2}{4}} = 1,0 \text{ м/с}.$$

Затем по уравнению Бернулли, составляемому для сечений 1 и 3 и сечений 2 и 3, находим давления в сечениях 1 и 2, имеем:

$$\frac{p_2}{\gamma} + \frac{v_2^2}{2g} = \frac{p_3}{\gamma} + \frac{v_3^2}{2g}$$

и
$$\frac{p_1}{\gamma} + \frac{v_1^2}{2g} = \frac{p_3}{\gamma} + \frac{v_3^2}{2g}.$$

Отсюда получаем:

$$\frac{p_2}{\gamma} = \frac{p_3}{\gamma} + \frac{v_3^2}{2g} - \frac{v_2^2}{2g} = \frac{98100}{1000 \cdot 9,81} + \frac{6,27^2}{2 \cdot 9,81} - \frac{1,0^2}{2 \cdot 9,81} = 11,95 \text{ м},$$

$$\frac{p_1}{\gamma} = \frac{p_3}{\gamma} + \frac{v_3^2}{2g} - \frac{v_1^2}{2g} = \frac{98100}{1000 \cdot 9,81} + \frac{6,27^2}{2 \cdot 9,81} - \frac{11,1^2}{2 \cdot 9,81} = 5,7 \text{ м}.$$

Найдем абсолютное давление в точках 1 и 2:

$$p_1 = 5,7 \cdot \gamma = 5,7 \cdot 1000 \cdot 9,81 = 55917 \text{ Па},$$

$$p_2 = 11,95 \cdot \gamma = 11,95 \cdot 1000 \cdot 9,81 = 117230 \text{ Па}.$$

Так как абсолютное давление в сечении 1 меньше атмосферного, то в сечении имеет место вакуум (разряжение).

Пример 2. Определить расход воды, протекающей по трубопроводу, соединяющему резервуар A и сосуд B (рис. 5.5), разность уровней в которых составляет $H = 15$ м. В резервуаре поддерживается избыточное давление $p = 250$ кПа; вакуумметр C , установленный на сосуде B , показывает $p_{\text{вак}} = 50$ кПа. Диаметр резервуара $D = 5$ м, диаметр сосуда $d = 0,3$ м. Потеря напора во всей системе $h_{A-B} = 12$ м.

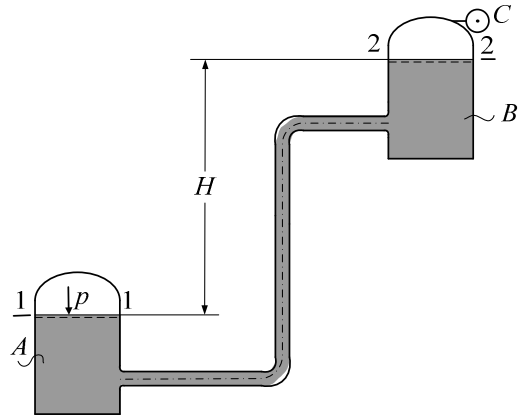


Рис. 5.5. К примеру 2

Составим уравнение Бернулли для сечений 1 и 2, совпадающих со свободными поверхностями жидкости в резервуаре A и сосуде B :

$$z_1 + \frac{p_1}{\gamma} + \frac{v_1^2}{2g} = z_2 + \frac{p_2}{\gamma} + \frac{v_2^2}{2g} + h_{A-B}.$$

Примем за плоскость сравнения поверхность жидкости в резервуаре A . Тогда $z_1 = 0$, $z_2 = H$. Учтем также, что абсолютное давление в сечении 1-1 определится как $p_1 = p + p_{\text{атм}}$, а абсолютное давление в сечении 2-2 будет равно $p_2 = p_{\text{атм}} - p_{\text{вак}}$. При этом получим:

$$\frac{p}{\gamma} + \frac{v_1^2}{2g} = H - \frac{p_{\text{вак}}}{\gamma} + \frac{v_2^2}{2g} + h_{A-B}.$$

Воспользуемся далее уравнением постоянства расхода:

$$Q = v_1 \cdot \omega_1 = v_2 \cdot \omega_2,$$

откуда

$$v_1 = Q/\omega_1, \quad v_2 = Q/\omega_2,$$

где $\omega_1 = \frac{\pi D^2}{4} = \frac{3,14 \cdot 5^2}{4} = 19,6 \text{ м}^2, \quad \omega_2 = \frac{\pi d^2}{4} = \frac{3,14 \cdot 0,3^2}{4} = 0,07 \text{ м}^2.$

Подставив полученные значения в уравнение Бернулли, получим:

$$\frac{p}{\gamma} + \frac{Q^2}{2g \cdot \omega_1^2} = H - \frac{p_{\text{вак}}}{\gamma} + \frac{Q^2}{2g \cdot \omega_2^2} + h_{A-B},$$

или

$$\frac{Q^2}{2g} \left(\frac{1}{\omega_2^2} - \frac{1}{\omega_1^2} \right) = \frac{p}{\gamma} + \frac{p_{\text{вак}}}{\gamma} - H - h_{A-B}.$$

Отсюда находим

$$Q = \sqrt{\frac{2g(p/\gamma + p_{\text{вак}}/\gamma - H - h_{A-B})}{1/\omega_2^2 - 1/\omega_1^2}} =$$

$$= \sqrt{\frac{2 \cdot 9,81 \left(\frac{250 \cdot 1000}{1000 \cdot 9,81} + \frac{50 \cdot 1000}{1000 \cdot 9,81} - 15 - 12 \right)}{\frac{1}{0,07^2} - \frac{1}{19,6^2}}} = 0,59 \text{ м}^3/\text{с}.$$

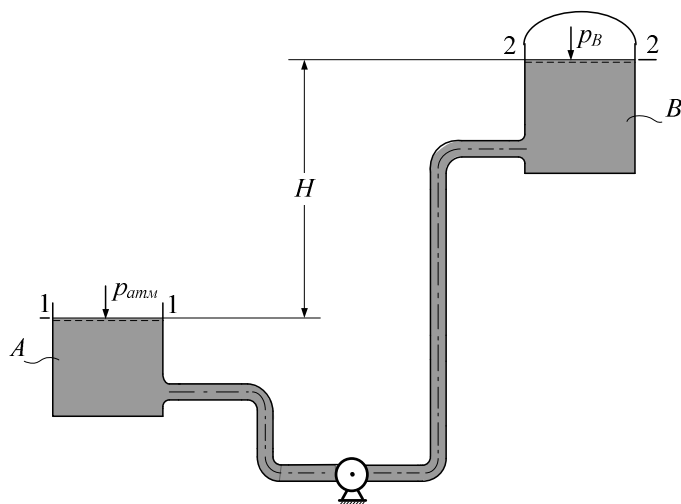


Рис. 5.6. К примеру 3

Пример 3. Определить мощность, необходимую для работы центробежного насоса, установленного по схеме, изображенной на рис. 5.6. Насос перекачивает жидкость плотностью $\rho = 900 \text{ кг/м}^3$ из открытого резервуара A в напорный резервуар B , разность уровней в которых $H = 20 \text{ м}$. В резервуаре B поддерживается манометрическое давление $p_B = 120 \text{ кПа}$.

Производительность насоса $Q = 50 \text{ л/сек}$, его коэффициент полезного действия $\eta = 0,8$, потери напора во всасывающем и нагнетательном трубопроводах $h_{A-B} = 8 \text{ м}$.

Составляем уравнение Бернулли для сечений 1 и 2, совпадающих со свободными поверхностями жидкости в резервуарах A и B . При этом следует учесть, что напор в сечении 2 будет больше, чем напор в сечении 1, на величину напора H_n , развиваемого насосом и сообщаемого им жидкости, и меньше на потерю напора h_{A-B} между этими сечениями. Таким образом, имеем:

$$z_1 + \frac{p_1}{\gamma} + \frac{v_1^2}{2g} = z_2 + \frac{p_2}{\gamma} + \frac{v_2^2}{2g} - H_n + h_{A-B}.$$

Отсюда, принимая за плоскость сравнения поверхность жидкости в резервуаре A и имея в виду, что $z_1 = 0$, $z_2 = H$, $p_1 = p_{\text{атм}}$, $p_2 = p_B + p_{\text{атм}}$, и

пренебрегая скоростными напорами $v_1^2/2g$ и $v_2^2/2g$ ввиду их малости по сравнению с остальными величинами, получаем:

$$H_n = H + \frac{p_B}{\gamma} + h_{A-B} = 20 + \frac{120 \cdot 1000}{900 \cdot 9,81} + 8 = 41,6 \text{ м.}$$

После этого по формуле находим мощность, потребляемую насосом:

$$N = \frac{\rho \cdot g \cdot Q \cdot H_n}{\eta} = \frac{1000 \cdot 9,81 \cdot 0,05 \cdot 41,6}{0,8} = 25506 \text{ Вт.}$$

Задача 1. Из напорного бака вода течет по трубе диаметром $d_1 = 20$ мм и затем вытекает в атмосферу через насадок (брандспойт) с диаметром выходного отверстия $d_2 = 10$ мм. Избыточное давление воздуха в баке $p_0 = 0,18$ МПа; высота $H = 1,6$ м. Пренебрегая потерями энергии, определить скорости течения воды в трубе v_1 и на выходе из насадка v_2 .

Ответ: $v_1 = 4,96$ м/с, $v_2 = 19,8$ м/с.

Задача 2. Определить расход керосина, вытекающего из бака по трубопроводу диаметром $d = 50$ мм, если избыточное давление воздуха в баке $p_0 = 16$ кПа; высота уровня $H_0 = 1$ м; высота подъема керосина в пьезометре, открытом в атмосферу, $H = 1,75$ м. Потерями энергии пренебречь. Плотность керосина $\rho = 800$ кг/м³.

Ответ: $v = 5$ м/с, $Q = 9,8$ л/с.

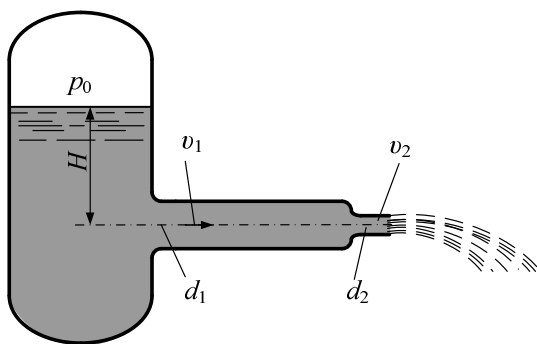


Рис. 5.7. К задаче 1

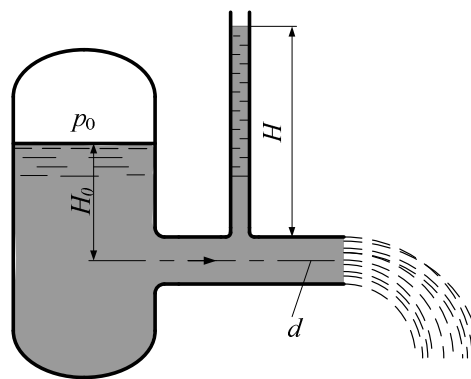


Рис. 5.8. К задаче 2

КОНТРОЛЬНЫЕ ВОПРОСЫ

1. Что изучает динамика?
2. Запишите уравнение Бернулли для элементарной струйки идеальной жидкости?
3. Запишите уравнение Бернулли для элементарной струйки реальной жидкости?

4. Запишите уравнение Бернулли для потока реальной жидкости?
5. Какие параметры потока жидкости связывает между собой уравнение Бернулли?
6. В чем состоит энергетический смысл уравнения Бернулли?
7. В чем состоит геометрический смысл уравнения Бернулли?
8. Можно ли записать уравнение Бернулли в единицах давления?
9. Для какого движения жидкости применимо уравнение Бернулли?
10. Объясните физический смысл коэффициента Кориолиса α .
11. Что такое пьезометрический уклон?
12. Что такое гидравлический уклон?
13. Почему напорная линия всегда нисходящая?
14. Почему пьезометрическая линия бывает нисходящей и восходящей?
15. На каком расстоянии друг от друга располагаются напорная и пьезометрическая линии?
16. Могут ли напорная и пьезометрическая линии пересекаться?
17. В каком случае пьезометрическая линия может проходить ниже оси трубопровода?
18. Как изменится расстояние между напорной и пьезометрическими линиями при увеличении расхода жидкости в трубопроводе?
19. Что такое напор жидкости, пьезометрический, скоростной и полный напор. Взаимосвязь между ними с точки зрения сохранения энергии жидкости.

ЛИТЕРАТУРА

1. Альтшуль, А. Д. Гидравлика и аэродинамика / А. Д. Альтшуль, П. Г. Кисилев. – М. : Стройиздат, 1975. – 323 с.
2. Штеренлихт, Д. В. Гидравлика : учебник для вузов / Д. В. Штеренлихт. – М. : Энергоатомиздат, 1984. – 640 с.
3. Чугаев, Р. Р. Гидравлика / Р. Р. Чугаев. – Л. : Энергия, 1982. – 600 с.
4. Ботук, Б. О. Гидравлика / Б. О. Ботук. – М. : Высш. шк., 1962. – 450 с.
5. Медведев, В. Ф. Гидравлика и гидравлические машины : учеб. пособие / В. Ф. Медведев. – Минск : Высш. шк., 1998. – 311 с.
6. Рабинович, Е. З. Гидравлика / Е. З. Рабинович – М. : Физматгиз, 1963. – 408 с.

МОДУЛЬ 6

РЕЖИМЫ ДВИЖЕНИЯ ВЯЗКОЙ ЖИДКОСТИ

ВВЕДЕНИЕ

Течение реальной жидкости характеризуется различными режимами ее движения, которые могут переходить один в другой при определенных условиях. Экспериментальные исследования гидравлических сопротивлений показывают, что потери напора (потери энергии) зависят от существующего в потоке режима движения.

В этом модуле рассмотрены режимы движения жидкости, дано их качественное описание и количественная оценка.

1. ЛАМИНАРНЫЙ И ТУРБУЛЕНТНЫЙ РЕЖИМЫ ДВИЖЕНИЯ ЖИДКОСТИ. ЧИСЛО РЕЙНОЛЬДСА И ЕГО КРИТИЧЕСКОЕ ЗНАЧЕНИЕ

Многочисленные экспериментальные исследования показали, что потери энергии при движении жидкости существенно зависят от характера движения частиц жидкости в потоке, от режима движения жидкости.

Еще в 1880 г. Д.И. Менделеев в работе «О сопротивлении жидкостей и воздухоплаванию» указал на наличие различных видов движения жидкости, которые отличаются друг от друга характером зависимостей сил трения от скорости движения. Более подробно эти виды движения жидкостей были изучены английским физиком О. Рейнольдсом в 1883 г.

Наглядно особенности режимов движения можно наблюдать на специальной опытной установке, схема которой показана на рис. 6.1. К баку B достаточно больших размеров, наполненному жидкостью, присоединена стеклянная труба T , вход в трубу сделан плавным; в конце трубы установлен кран K для регулирования расхода потока. Измерение расхода выполняется с помощью мерного бака M и секундомера.

Над баком B расположен сосуд C , наполненный раствором краски, плотность которого близка к плотности жидкости в потоке. По трубке T краска вводится в поток. Расход краски регулируется краном P .

При открытом кране K в трубе T установится некоторая скорость потока. Если открыть кран P , то в трубу T начнет поступать краска. При малой скорости v потока в трубе T краска образует прямолинейную и резко выделяющуюся не смешивающуюся с окружающей жидкостью струйку.

Заметного обмена частицами между окрашенной струйкой и окружающей ее жидкостью не происходит. Если ввести в жидкость краску несколькими струйками, то все они будут двигаться, не смешиваясь с остальной массой жидкости. Это свидетельствует о том, что в прямой стеклянной трубе T при данном открытии крана жидкость движется отдельными не перемешивающимися между собой слоями. Линии тока при этом прямолинейны и устойчивы (рис. 6.2, a).

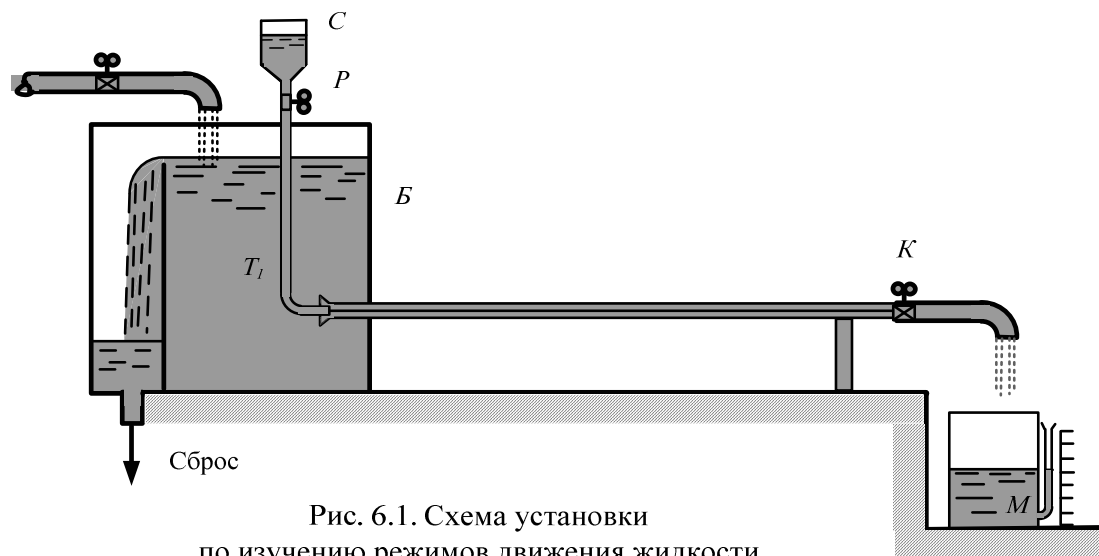


Рис. 6.1. Схема установки по изучению режимов движения жидкости

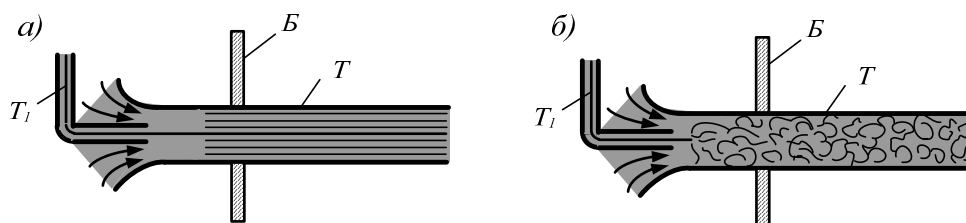


Рис. 6.2. Режимы движения жидкости:
 a – ламинарный режим; b – турбулентный режим

При некотором большем открытии крана K окрашенная струйка начинает искривляться и становится волнообразной. Это может происходить только в результате изменений во времени (пульсации) векторов местных скоростей в потоке.

При дальнейшем увеличении скорости потока в трубе струйка распадается на отдельные хорошо видимые вихри, происходит перемешивание окрашенной струйки со всей массой текущей жидкости (рис. 6.2, b).

Движение жидкости, при котором отсутствуют изменения (пульсации) местных скоростей, приводящие к перемешиванию жидкости, называют *ламинарным* (от лат. *lamina* – слой).

Движение жидкости, при котором происходят изменения (пульсации) местных скоростей, приводящие к перемешиванию жидкости, называют *турбулентным* (от лат. *turbulentus* – беспорядочный).

Применяются также термины *ламинарный режим движения*, *турбулентный режим движения*.

При постепенном закрывании крана явление повторяется в обратном порядке. Однако переход от турбулентного режима к ламинарному происходит при скорости, меньшей чем та, при которой наблюдается переход от ламинарного движения к турбулентному. Скорость потока, при которой происходит смена режима движения жидкости, называется *критической*. Рейнольдсом было обнаружено существование двух критических скоростей: одной – при переходе ламинарного режима движения в турбулентный режим, она называется *верхней критической скоростью* $v_{в.кр}$, другой – при переходе турбулентного режима движения в ламинарный режим, она называется *нижней критической скоростью* $v_{н.кр}$. Опытным путем доказано, что значение верхней критической скорости зависит от внешних условий опыта: постоянства температуры, уровня вибрации установки и т.д. Нижняя критическая скорость в широком диапазоне изменения внешних условий остается практически неизменной. В опытах было показано, что нижняя критическая скорость для потока в цилиндрической трубе круглого сечения пропорциональна кинематической вязкости ν и обратно пропорциональна диаметру трубы d :

$$v_{н.кр} = k \cdot \nu / d$$

Коэффициент пропорциональности k оказался одинаковым для различных ν и d :

$$k = v_{н.кр} \cdot d / \nu = 2320$$

В честь Рейнольдса этот коэффициент был назван *критическим числом Рейнольдса* и обозначен $Re_{кр}$.

Для любого потока по известным ν , d , v можно составить и вычислить число Рейнольдса $Re = \nu d / \nu$ и сравнить его с критическим значением $Re_{кр}$. Если $Re < Re_{кр}$, то $v < v_{н.кр}$ и режим движения жидкости ламинарный; если $Re > Re_{кр}$, то $v > v_{н.кр}$ и режим движения, как правило, турбулентный. Однако создание специальных условий движения жидкости (плавный вход в трубу, изоляция от динамических воздействий и т.п.) позволяло в лабораторных условиях получать и наблюдать ламинарное движение в трубах при числах Re , доходивших до $(40 - 50) \cdot 10^3$ и более. Но такое ламинарное движение очень неустойчиво, и достаточно воздействия малого возмущения, чтобы произошел переход в турбулентное движение.

Таким образом, в общем случае режим движения жидкости определяется безразмерным комплексом:

$$\frac{\nu \cdot l}{\mu / \rho} = \frac{\nu \cdot l}{\nu}$$

составленным из четырех величин: динамической вязкости μ , плотности жидкости ρ , характерного геометрического размера живого сечения l и средней скорости потока ν .

Этот комплекс называется числом Рейнольдса и обозначается символом Re .

Физический смысл числа Рейнольдса состоит в том, что оно выражает отношение сил инерции к силам вязкости:

$$Re = \frac{F_{ин}}{F_{вяз}}; F_{ин} = m \cdot a = \rho \cdot L^3 \cdot \frac{\nu^2}{L} = \rho \cdot L^2 \cdot \nu^2;$$

$$F_{вяз} = \mu \cdot S \cdot \frac{du}{dy} = \rho \cdot \nu \cdot L^2 \cdot \frac{\nu}{L} = \rho \cdot \nu \cdot L \cdot \nu;$$

$$Re = \frac{\rho \cdot L^2 \cdot \nu^2}{\rho \cdot \nu \cdot L \cdot \nu} = \frac{\nu \cdot L}{\nu}.$$

При преобладании сил вязкости – режим ламинарный, при преобладании сил инерции – режим турбулентный.

Многочисленные экспериментальные исследования гидравлических сопротивлений показывают, что между ними и скоростью движения жидкости имеется зависимость $h_l = f(\nu)$.

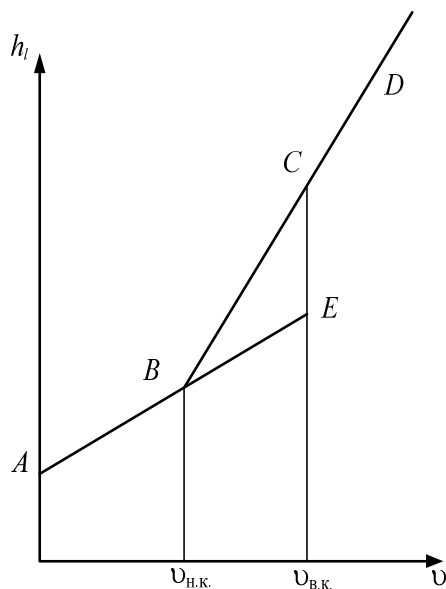


Рис. 6.3. Переход ламинарного режима движения жидкости в турбулентный

Если опытные данные нанести на график в логарифмических координатах (рис. 6.3), то можно выявить три области: ламинарную (линия АВ), турбулентную (линия CD) и неустойчивую, расположенную между точками В и С. Точки В и С называются критическими, то есть точками, в которых происходит изменение режима. Точка В называется нижней критической точкой. Скорости, соответствующие этим точкам, называются критическими скоростями. При изменении скоростей от малых к большим, ламинарный режим может удерживаться до точки Е. При изменении скоростей от больших к малым, турбулентный режим может удерживаться до точки В.

Поскольку характерный размер живого сечения выбирается произвольно, число Рейнольдса имеет нижний индекс, указывающий выбранную характерную линейную величину. Чаще всего в качестве характерных линейных величин принимают диаметр трубы d , гидравлический радиус R или глубину жидкости в открытом русле (канале) h .

Тогда:

$$Re_d = \frac{v \cdot d}{\nu}; \quad Re_R = \frac{v \cdot R}{\nu}; \quad Re_h = \frac{v \cdot h}{\nu}$$

Число Re_d в дальнейшем будем обозначать как Re без индекса.

В расчетах обычно принимают для цилиндрических круглых труб $Re_{кр} = 2320$.

На конфузорных (сужающихся) участках труб значение $Re_{кр} > 2320$, а на расширяющихся участках (диффузор) $Re_{кр} < 2320$. Для открытых русел:

$$Re_{кр} = \frac{v \cdot R}{\nu} = 580.$$

В опытах Рейнольдса было обнаружено, что переход ламинарного движения в турбулентное происходит не мгновенно и не одновременно по всей длине трубы. При числах Re , близких к $Re_{кр}$ (но меньше $Re_{кр}$), на отдельных участках трубы периодически возникают турбулентные области («пробки»), которые сносятся вниз по направлению движения. На месте возникновения «пробки» вновь восстанавливается ламинарное движение. Происходит перемежающаяся смена ламинарного и турбулентного движений в данном сечении. При дальнейшем увеличении числа Re участки турбулентного движения полностью заполняют трубу.

В природе и технике турбулентное движение жидкости наблюдается чаще, чем ламинарное. Области ламинарного движения – движение вязких жидкостей типа масел по трубам и в механизмах, движение грунтовых вод (но оно может также быть и турбулентным), движение в капиллярах (в том числе и движение крови в живых организмах).

2. ТУРБУЛЕНТНЫЕ ПОТОКИ. ОСРЕДНЕННЫЕ СКОРОСТИ И НАПРЯЖЕНИЯ. ПУЛЬСАЦИОННЫЕ СОСТАВЛЯЮЩИЕ

Отличительной особенностью турбулентного движения жидкости является хаотическое движение частиц в потоке.

Однако при этом часто можно наблюдать и некоторую закономерность в таком движении. С помощью термогидрометра, прибора позволяющего фиксировать изменение скорости в точке замера, можно снять

кривую скорости. Если выбрать интервал времени достаточной продолжительности, то окажется, что колебания скорости наблюдаются около некоторого уровня и этот уровень сохраняется постоянным при выборе различных интервалов времени. Величина скорости в данной точке в данный момент времени носит название мгновенной скорости. График изменения мгновенной скорости во времени $u(t)$ представлен на рис. 6.4. Если вы-

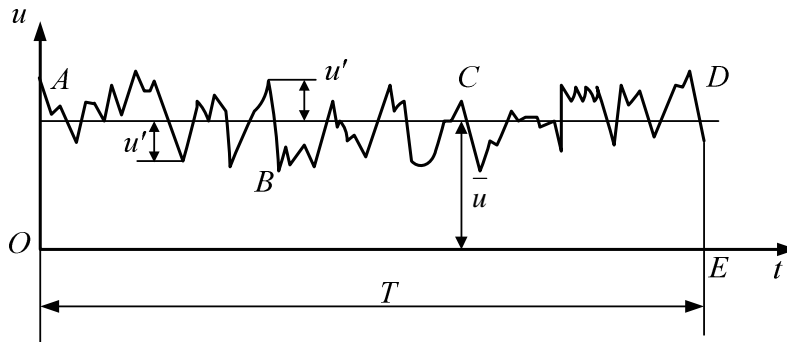


Рис. 6.4. График пульсации местных мгновенных скоростей

брать на кривой скоростей некоторый интервал времени и провести интегрирование кривой скоростей, а затем найти среднюю величину, то такая величина носит название осредненной скорости \bar{u} .

Изменение местных скоростей, носит ярко выраженный пульсационный характер – значения составляющих скорости «пульсируют» около некоторых осредненных значений.

Рейнольдс предложил рассматривать мгновенные значения параметров турбулентного движения в виде суммы осредненных (во времени) значений и пульсационных составляющих (добавок).

При этом мгновенные значения проекций скорости и напряжений записывают в виде:

$$\left. \begin{aligned} u_x &= \bar{u}_x + u'_x; & u_y &= \bar{u}_y + u'_y; & u_z &= \bar{u}_z + u'_z; \\ p &= \bar{p} + p'; & \tau &= \bar{\tau} + \tau'. \end{aligned} \right\}$$

Все величины с чертой наверху представляют собой осредненные по времени значения параметров.

При турбулентном движении пульсирующими величинами являются не только составляющие (проекции) скорости, но и нормальные напряжения p , и касательные напряжения τ .

При рассмотрении турбулентного движения принимается, что интервал времени осреднения T достаточно велик, вследствие чего осредненное значение пульсирующей составляющей не изменяется, если выполнить повторное осреднение.

Пульсации мгновенных значений кинематических и динамических параметров обуславливают то обстоятельство, что в строгом понимании турбулентное движение является неустановившимся (даже если осредненные характеристики его не изменяются во времени).

Необходимо четко различать осредненную (по времени, в данной точке) и среднюю в данном живом сечении скорость.

3. ДВУХСЛОЙНАЯ МОДЕЛЬ ТУРБУЛЕНТНОГО ПОТОКА

Основной особенностью турбулентного режима движения является интенсивное перемешивание частиц жидкости (молей). Подчеркнем, что имеется в виду перемешивание именно молей, а не молекул жидкости. Интенсивность процесса перемешивания растет с увеличением числа Рейнольдса.

Рассмотрим поток жидкости в прямолинейной цилиндрической трубе круглого сечения (осесимметричный поток).

Исследованиями установлено, что процессы турбулентного перемешивания происходят по-разному в различных частях поперечного сечения трубы. Современные представления о структуре потока в трубе при турбулентном режиме движения представим в виде приближенной двухслойной схемы (модели) (рис. 6.5). На твердой стенке (внутренняя поверхность трубы) скорости, в том числе и пульсационные, равны нулю. Вблизи твердой стенки находится весьма тонкий слой, толщину его обозначим δ_ϵ (на рис. 6.5 размер δ_ϵ непропорционально увеличен). В этом слое преимущественное влияние имеют касательные напряжения, рассчитываемые по закону вязкого трения Ньютона. Поэтому рассматриваемый слой назван *вязким подслоем потока*. В пределах вязкого подслоя скорость линейно увеличивается от нуля на стенке до некоторого значения u_ϵ на границе слоя.

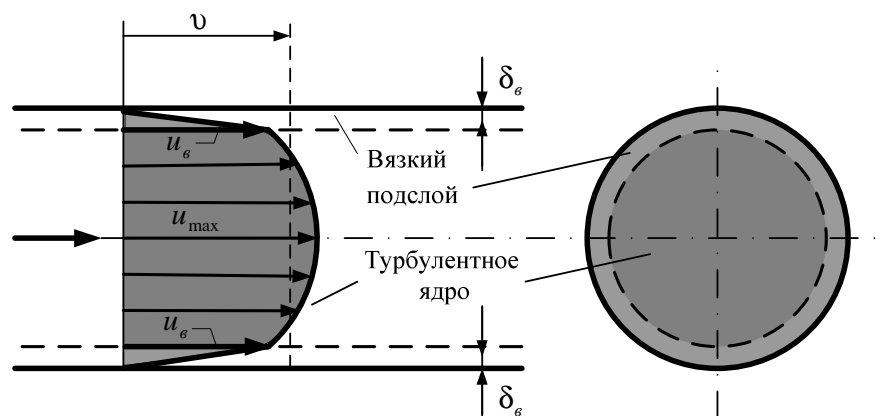


Рис. 6.5. Двухслойная модель турбулентного потока

Раньше считали, что в пределах этого тонкого слоя движение полностью ламинарное, пульсации в нем отсутствуют, и поэтому рассматриваемый слой называли ламинарной пленкой. Однако теперь установлено, что пульсации скорости, давления и касательного напряжения передаются и в

вязкий подслоя, так что говорить о полностью ламинарном характере движения в вязком подслое не следует.

Интенсивность пульсаций продольной скорости в нем может достигать 0,3 (это весьма большое значение для данного случая). Остальная часть поперечного сечения трубы занята турбулентным ядром потока, где и происходят интенсивные пульсации скорости и перемешивание частиц. Подчеркнем, что описанная двухслойная модель турбулентного потока – приближенная.

4. ПРИРОДА ПОТЕРЬ ПРИ ТУРБУЛЕНТНОМ ДВИЖЕНИИ

Сложность явлений, протекающих в турбулентном потоке, случайность и непоследовательность в изменении (пульсации) скоростей и давления требуют при изучении турбулентности применения аппарата математической статистики. Одной из основных статистических характеристик турбулентного потока является предположение, что истинные скорости состоят из осредненных скоростей и пульсационных составляющих, а их проекции могут быть выражены через проекции осредненных скоростей и пульсационных составляющих.

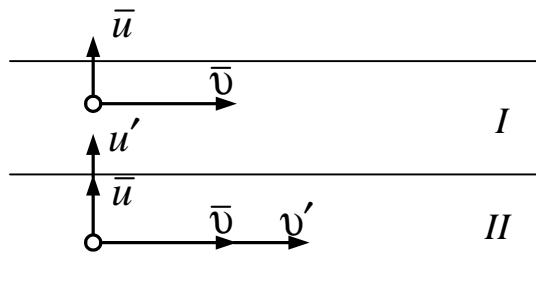


Рис. 6.6. К определению касательных напряжений в турбулентном потоке

Наличие пульсационных составляющих скоростей частиц вызывает обмен количеством движения между массами жидкости в живом сечении турбулентного потока. Отсюда возникают силы сопротивления движению (силы трения). Для нахождения силы турбулентного трения рассмотрим два соседних условных статистических

«слоя» в движущейся жидкости с площадью соприкосновения F (рис. 6.6).

Пусть в слое I сосредоточены частицы, имеющие осевую скорость \bar{v} и радиальную скорость \bar{u} , а в слое II – частицы, имеющие соответственные скорости $\bar{v} + v'$, и $\bar{u} + u'$. Ввиду избытка скорости u' , из слоя II в слой I за время t в радиальном направлении будет переходить некоторая масса жидкости m_u , определяемая величиной пульсационной составляющей радиальной скорости u' :

$$m_u = \rho Q_u t = \rho u' F t,$$

где Q_u – расход жидкости в радиальном направлении через площадку F .

При этом каждая частица, попавшая в слой I из слоя II , обладает некоторым избытком количества движения, пропорциональным v' . В результате этого на поверхности раздела создается импульс внешних сил трения, направленный в сторону, противоположную осевому движению жидкости. Суммарный импульс силы трения T равен суммарному избыточному количеству движения, вносимому частицами из слоя II в слой I :

$$Tt = m_u v'.$$

Сила турбулентного трения:

$$T = \frac{m_u}{t} v' = -\rho u' v' F.$$

Отсюда находим касательные напряжения при турбулентном течении:

$$\tau = \frac{T}{F} = -\rho u' v' \quad (6.1)$$

По теории Прандтля обе пульсационные составляющие v' и u' пропорциональны одной и той же величине:

$$v' \approx u' \approx l_* \frac{dv}{dn}, \quad (6.2)$$

где l_* называется *длиной пути перемешивания* или то расстояние, которое должна пройти частица в поперечном направлении n , пока не израсходует избытка количества движения, а ее скорость выровняется со скоростью окружающих частиц.

Принимая во внимание уравнение (6.2), из (6.1) получим:

$$\tau_T = \rho l_*^2 \left(\frac{dv}{dn} \right)^2 = \left(\rho l_*^2 \frac{dv}{dn} \right) \frac{dv}{dn}. \quad (6.3)$$

Величина, стоящая в скобках, обозначается ϵ_T и называется *коэффициентом турбулентного переноса*:

$$\begin{aligned} \epsilon_T &= \rho l_*^2 \frac{dv}{dn}, \\ \tau_T &= \epsilon_T \frac{dv}{dn}. \end{aligned} \quad (6.4)$$

Итак, формула (6.3) определяет дополнительные касательные напряжения, возникающие в турбулентном потоке благодаря поперечному переносу избыточного количества движения при перемешивании.

Общее напряжение трения принято определять как сумму напряжений, вызванных вязкостью и турбулентностью:

$$\tau = \tau_l + \tau_T = -\mu \frac{dv}{dn} - \epsilon_T \frac{dv}{dn}$$

ЛАБОРАТОРНАЯ РАБОТА № 4
«ИССЛЕДОВАНИЕ РЕЖИМОВ ДВИЖЕНИЯ ЖИДКОСТИ
В КРУГЛОЙ ТРУБЕ»

Цель работы:

1. Наблюдение ламинарного и турбулентного движения жидкости.
2. Определение значений числа Re при ламинарном и турбулентном движении.
3. Определение критического значения числа $Re_{кр}$

Общие сведения

Рядом исследователей (Хагеном в 1839, 1854 гг., Д.И. Менделеевым в 1880 г.) было отмечено существование принципиально различных режимов движения жидкости. Исследования англичанина Рейнольдса (1883 г.) позволили выяснить сущность этих различий.

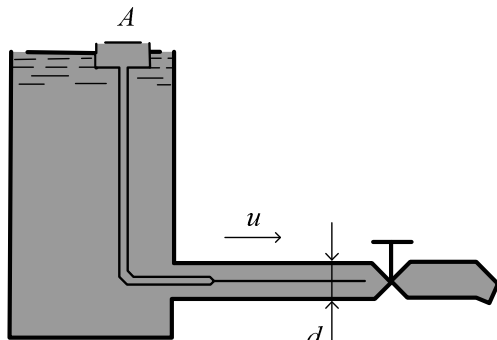


Рис. 1

Установка О. Рейнольдса представляла резервуар (см. рис. 1) из которого по стеклянной трубе диаметром d вытекала вода, среднюю скорость v которой можно было регулировать. В эту трубу из сосуда A по трубке малого диаметра подавалась краска. В результате опытов было установлено:

- 1) при $v < v_k$ краска, перемещаясь с водой, двигается или тонкой струйкой или отдельными слоями. Такое движение было названо *ламинарным*;
- 2) при $v > v_k$ краска равномерно распределяется по всему объему жидкости. Движение частиц жидкости в этом случае носит неустановившийся характер и называется *турбулентным*.

Скорость v_k , при которой в данной трубе происходила смена режимов движения, была названа *критической*.

О. Рейнольдс установил, что в трубах различного диаметра для жидкостей с различной вязкостью смена режимов осуществляется при одном и том же значении безразмерного комплекса *критерия Рейнольдса* Re определяемого по формуле:

$$Re = v \cdot d / \nu,$$

где d – диаметр трубопровода;

ν – кинематический коэффициент вязкости жидкости.

Скорость, при которой происходит переход турбулентного режима в ламинарный, называется *нижней критической скоростью* v_k^H , а число

Рейнольдса, соответствующее критической скорости называется *критическим числом* Re_K^H и принимает значение 2320:

$$Re_K^H = v_K^H \cdot d / \nu = 2320.$$

В случаях, когда живое сечение потока отличается от круглого, а также при наличии близко расположенных местных сопротивлений (вентилей, поворотов, золотников, клапанов и т.д.) может быть меньше 2320.

Но учитывая, что Re_K^H найденное для v_K^H всегда меньше или равно 2320, это значение принимается при расчетах за критическое.

Таким образом, для $Re < 2320$ движение принято считать ламинарным, а для $Re > 2320$ – турбулентным.

При различных режимах движения имеют место различные зависимости между потерями напора и средними скоростями движения. При ламинарном движении потери напора пропорциональны первой степени скорости, а при турбулентном – скорости в степени m , причем $1,75 < m < 2$.

Описание опытной установки

Опытная установка (рис. 2) состоит из напорного бака 1 с водой, сосуда 8 с краской и стеклянной трубки 4. Вода из бака после открытия крана 3 поступает в стеклянную трубку 4, при этом в трубках пьезометров 5 вода устанавливается на некотором уровне определяемом степенью сжатия воздуха в колене 6. Из сосуда 8 в трубку 4, при освобождении зажима 9 может поступать краска по тонкой трубке 10, находящейся внутри трубки 4. Кран 11 служит для регулировки скорости движения жидкости, мерный стакан 12 – для определения расхода жидкости.

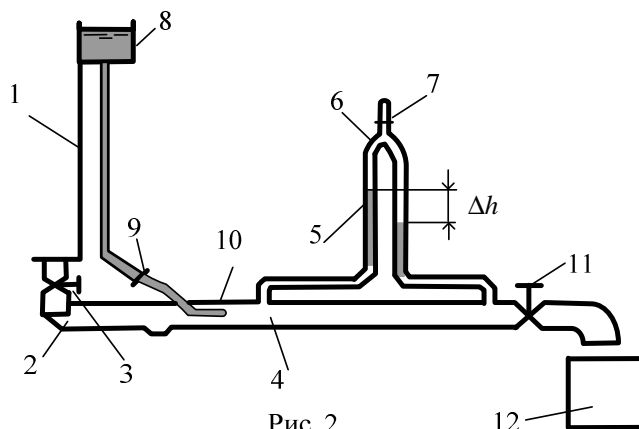


Рис. 2

Порядок выполнения работы

Открыть кран 3, заполнить трубку 4 и пьезометры 5 водой. Выпустить часть воздуха из колена 6 с помощью зажима 7 с таким расчетом, чтобы вода в пьезометрах 5 достигала произвольного уровня. С помощью крана 11 установить небольшой расход Q жидкости в трубке 4. Краном 9 пустить краску тонкой струйкой. Если краска перемешивается, то режим движения турбулентный. Для перехода к ламинарному режиму движения следует уменьшить степень открытия крана 11.

Замечая с помощью секундомера время t , с, заполнить мерный стакан 12 объемом V . Заметить разность уровней жидкости Δh в пьезометрах 5.

Увеличивая расход Q сделать 3 аналогичных замера при ламинарном и 5 замеров при турбулентном движении. Определить расход жидкости Q_k^e в момент перехода ламинарного движения в турбулентное. Закончив измерения, закрыть кран 9, зажимом 3 перекрыть трубку 2, открыв краны 7 и 11 освободить трубку 4 от воды. Закрыть кран 7 и 11.

Таблица 1

Экспериментальные данные и обработка результатов

Величины	Ед. изм.	Номера опытов						
		1	2	3	4	5	6	7
Объем воды, V	см ³							
Время наполнения, t	с							
Расход, $Q = V / t$	см/с							
Диаметр, d	см							
Площадь, $\omega = \pi d^2 / 4$	см ²							
Скорость, $v = Q / \omega$	см/с							
Температура, t °С	градус							
Вязкость, ν	см ² /с							
Число Рейнольдса, $Re = v \cdot d / \nu$	б. р.							
Потери напора, Δh	см							

Обработка опытных данных

1. Определить расход Q , зная время t , с, заполнения мерного стакана 12 объемом V по формуле:

$$Q = V / t .$$

2. Определить скорости движения воды в трубе 4 зная, что:

$$v = Q / \omega ,$$

где $\omega = \pi \cdot d^2 / 4$ – площадь поперечного сечения трубы.

3. Определить значение числа Рейнольдса

$$Re = v \cdot d / \nu ,$$

где ν – кинематический коэффициент вязкости при данной температуре t :

$$\nu = \frac{0,0178}{1 + 0,0337 \cdot t + 0,000221 \cdot t^2} .$$

4. Данные занести в табл. 1 и построить на миллиметровой бумаге зависимость $\Delta h = f(v)$ в прямоугольных координатах.

5. По графику определить скорость v_k в момент перехода линейной зависимости $\Delta h = f(v)$ в криволинейную и сравнить ее с величиной v_k^6 полученной путем измерения как:

$$v_k^6 = Q_k^6 / \omega.$$

6. Вычислить Re_k для v_k определенной по графику.

7. Привести пример расчета.

КОНТРОЛЬНЫЕ ВОПРОСЫ

1. Дайте определение ламинарного течения жидкости.
2. Дайте качественное описание ламинарного течения жидкости.
3. Дайте определение турбулентного течения жидкости.
4. Дайте качественное описание турбулентного течения жидкости.
5. Какую скорость называют критической?
6. Как определить режим движения жидкости?
7. При каких числах Рейнольдса наблюдается ламинарный режим движения жидкости?
8. При каких числах Рейнольдса наблюдается турбулентный режим движения жидкости?
9. В чем состоит физический смысл числа Рейнольдса?
10. Докажите, что число Рейнольдса представляет соотношение сил инерции и сил вязкости.
11. Для решения, каких задач необходимо знать режим движения жидкости?
12. Во сколько раз изменится число Рейнольдса, если диаметр изменить в 2 раза, а расход и температура не меняются?
13. Как изменится число Рейнольдса, если температура жидкости увеличится?
14. Возможен ли переход турбулентного режима в ламинарный при повышении температуры жидкости?
15. Возможен ли переход ламинарного режима в турбулентный при понижении температуры?
16. Как изменится скорость течения жидкости, если ламинарный режим движения жидкости перейдет в турбулентный, а температура жидкости останется постоянной?
17. Как изменится расход жидкости, если турбулентный режим движения жидкости перейдет в ламинарный, а температура жидкости останется постоянной?
18. Происходит ли изменение местных мгновенных скоростей с течением времени при турбулентном движении жидкости?
19. Опишите двухслойную модель турбулентного потока.

МОДУЛЬ 7

ПОТЕРИ НАПОРА ПРИ РАВНОМЕРНОМ ДВИЖЕНИИ ЖИДКОСТИ В КРУГЛОЙ ТРУБЕ

1. КЛАССИФИКАЦИЯ ПОТЕРЬ НАПОРА

Потери удельной энергии (напора), затрачиваемой на преодоление сопротивлений движению вязкой жидкости (гидравлических сопротивлений), слагаются из потерь двух видов:

1) потерь напора на преодоление гидравлических сопротивлений по длине, пропорциональных длине участков трубы, по которым движется жидкость, – *потерь по длине* $h_{дл}$;

2) потерь напора на преодоление гидравлических сопротивлений в пределах коротких участков в непосредственной близости к тем или иным местным конструктивным устройствам труб, (вход, выход, расширение, сужение, поворот, трубопроводная арматура, фасонные части и т.п.) – *местных потерь* напора h_m .

Принимается, что *общие потери* напора в системе труб равны сумме потерь напора по длине отдельных участков и всех местных потерь напора:

$$h_{тр} = \sum h_{дл} + \sum h_m . \quad (7.1)$$

Эти потери энергии (в данном случае удельной) обусловлены переходом механической энергии потока в тепловую. Процесс этот необратим.

Наличие гидравлических сопротивлений при движении вязкой жидкости связано с работой сил трения внутри жидкости. Только благодаря силам трения механическая энергия может перейти в теплоту.

Механизм действия сил сопротивления очень сложен. Аналитически пока не удалось получить универсальные соотношения для их вычисления. Потери напора по длине различны для разных видов движения. Поэтому при расчетах потерь напора используют, как правило, эмпирические зависимости.

Приведем классификацию движений по характеру поля скоростей (ограничимся здесь только *установившимся движением*):

1) равномерное движение с постоянными по длине средней скоростью и эпюрой скоростей: ламинарное и турбулентное;

2) неравномерное движение с постоянной по длине средней скоростью и изменяющейся по длине эпюрой скоростей (участки стабилизации эпюры скоростей): ламинарное и турбулентное;

3) неравномерное плавно изменяющееся движение: ламинарное и турбулентное;

4) неравномерное движение с изменением средней скорости и эпюры скоростей в пределах коротких участков, обычно называемых местными сопротивлениями: ламинарное и турбулентное.

Различие кинематической структуры для каждого из перечисленных видов движения определяет различие в расчетных зависимостях для потерь напора по длине. Для турбулентного движения в указанных выше случаях рассматриваются обычно эпюры осредненных скоростей.

1. Равномерное движение. Различие в характере поля скоростей при ламинарном и турбулентном движении сказывается и на зависимости потерь напора по длине при этих режимах движения. Исследования потерь напора по длине при равномерном движении в прямолинейных трубопроводах показывают, что зависимость $h_{\text{дл}}$ от средней скорости v в логарифмических координатах на графике предстает в виде отрезков прямых линий (рис. 7.1), уравнения которых имеют вид:

$$\lg h_{\text{дл}} = \lg b + m \lg v.$$

При этом общий вид зависимости можно выразить так:

$$h_{\text{дл}} = b \cdot v^m,$$

где b – учитывает влияние размеров трубы и шероховатости ее стенок и вида жидкости;

m – показатель степени.

На рис. 7.1 отрезок AK , соответствующий ламинарному движению, образует с осью абсцисс угол $\theta_1 = 45^\circ$, $m_1 = \text{tg } \theta_1 = 1$. Точка K на графике соответствует скорости $v_{\text{н.кр}}$. При ламинарном режиме движения потери удельной энергии по длине пропорциональны первой степени скорости.

При турбулентном режиме движения отрезок NB на графике составляет с осью абсцисс угол θ_2 , $\text{tg } \theta_2 = 1,75 - 2,0$. Точка N соответствует скорости $v_{\text{в.кр}}$. Следовательно, при турбулентном режиме движения потери удельной энергии пропорциональны средней скорости в степени от 1,75 до 2,0.

При значении средней скорости v , заключенном в пределах $v_{\text{н.кр}} < v < v_{\text{в.кр}}$, зависимость $h_{\text{дл}} = f(v)$ определяется конкретными условиями, в которых происходит движение.

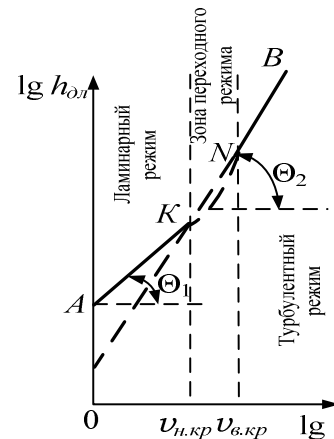


Рис. 7.1. График зависимости $h_{\text{дл}} = f(v)$ при равномерном движении жидкости в прямолинейных трубопроводах

2. Неравномерное движение с постоянной по длине средней скоростью (но с изменяющимся по длине распределением продольных составляющих местных скоростей по живому сечению, то есть с изменяющейся по длине эпюрой скоростей) наблюдается в напорных трубопроводах на начальных участках. При турбулентном режиме движения рассматривается распределение по живому сечению (эпюра) продольных осредненных скоростей и пульсационных добавок. На начальном участке, расположенном непосредственно за входом в трубу или в канал, происходит изменение местных скоростей потока от начального (на входе) их распределения по живому сечению до распределения, соответствующего равномерному движению.

При плавном криволинейном входе из достаточно большого резервуара в трубу эпюра местных осредненных скоростей в поперечных сечениях в створе 1-1 будет весьма близкой к равномерной (коэффициент Кориолиса $\alpha = 1$). Скорость непосредственно на стенке равна нулю. Тормозящее влияние сил вязкости приводит к трансформации эпюры скоростей рис. 7.2. В начале трубы вблизи стенок образуется пограничный, симметричный относительно оси слой, в котором скорости при удалении от стенки увеличиваются. На длине начального участка в средней части поперечного сечения сохраняются практически постоянные скорости. Постепенно (вниз по течению) область постоянных скоростей уменьшается, а толщина пограничного слоя растет. Наконец, пограничный слой смыкается на оси трубы. Длину участка от сечения 1-1 до сечения 2-2, где это происходит, называют *длиной начального участка* $l_{нач}$. Далее по длине потока распределение скоростей остается почти неизменным.

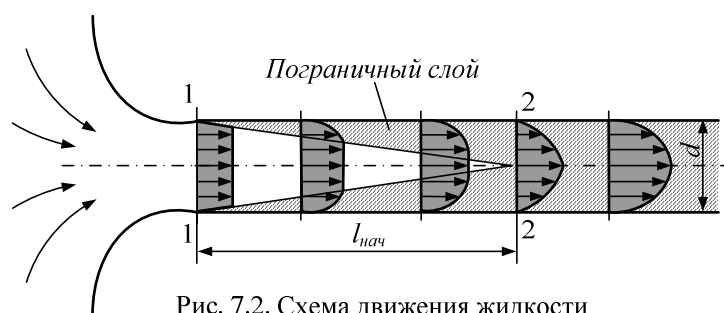


Рис. 7.2. Схема движения жидкости на начальном участке трубы

Толщина пограничного слоя в месте смыкания при симметричном движении равна $d/2$ (d – диаметр трубы). Строго говоря, распределение скоростей приближается к распределению, соответствующему равномерному движению, асимптотически.

В условиях, когда в трубе режим движения ламинарный, на всем протяжении начального участка поток будет ламинарным.

Если интенсивность турбулентности на входе в трубу мала, то сначала образуется ламинарный пограничный слой, затем сравнительно небольшой участок с перемежающимся движением и, наконец, турбулентный пограничный слой. При сильно турбулизованном потоке на входе (например, за центробежным насосом, на входе с острой кромкой или за установленной на входе решеткой или сеткой) длина начального участка меньше, чем при ламинарном потоке.

Распределение каждого из параметров потока (осредненные скорости, турбулентные пульсации скорости, касательные напряжения) принимает вид, соответствующий равномерному потоку, на участках разной длины. Кроме того, различные параметры по-разному зависят от числа Рейнольдса, формы входа и поперечного сечения, шероховатости стенок, начальной интенсивности турбулентности потока на входе и т.д.

Иногда движение, при котором распределение осредненных скоростей не изменяется по длине трубы (рис. 7.3, *a*), называют также *стабилизированным*, или полностью развитым (ламинарным или турбулентным) движением. Длина стабилизации осредненных скоростей на начальном участке при напорном турбулентном движении в трубе составляет $(30 - 35)d$, если стабилизацию считать законченной в сечении, где отношение u_{\max}/v на 3 % превышает значение такого же отношения при равномерном движении.

Стабилизация распределения по живому сечению пульсационных составляющих скорости при турбулентном напорном движении в трубе заканчивается на расстоянии приблизительно $80d$.

Таким образом, при расчетах и исследованиях длина начального участка принимается в зависимости от того, какие параметры и с какой степенью приближения к параметрам равномерного движения нас интересуют.

3. Неравномерное плавно изменяющееся движение. При этом виде движения потери удельной энергии (напора) по длине часто рассчитывают по тем же формулам, что и потери по длине при равномерном движении (см. далее).

4. Неравномерное движение с неплавным изменением средней скорости на коротких участках возникает обычно при протекании жидкости через конструктивные элементы.

При движении жидкости через конструктивные элементы труб и каналов (местные сопротивления) изменяются кинематические характеристики (как осредненные, так и пульсационные, если рассматривается турбулентное движение) по сравнению с движением, не возмущенным наличием местных конструктивных элементов в трубе (канале) (рис. 7.3, *б - з*).

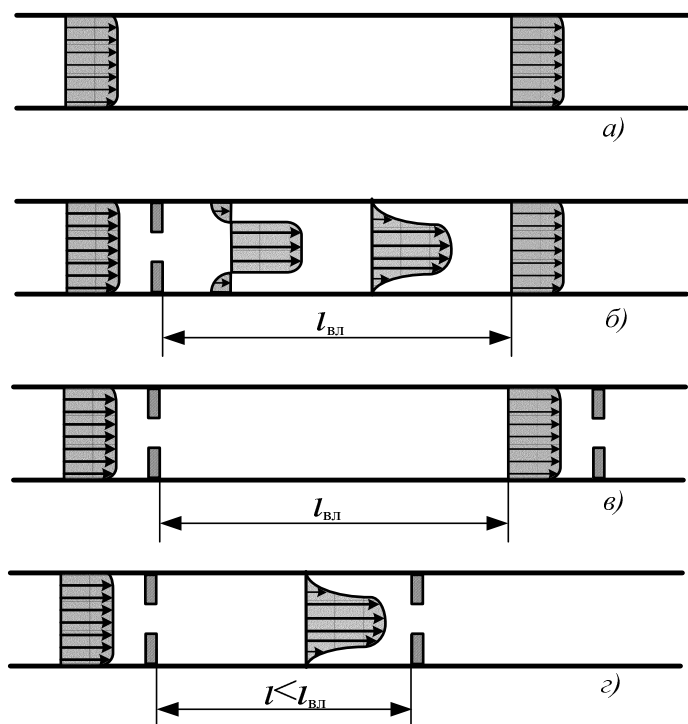


Рис. 7.3. Неравномерное движение жидкости

постепенно стабилизируется и приходит к виду, характерному для невозмущенного равномерного движения (рис. 7.3, б).

Длиной зоны влияния данного конструктивного элемента (препятствия) называют длину участка, за пределами которого кинематические характеристики потока (в том числе и пульсационные) принимают вид, характерный для невозмущенного потока. Длина зоны влияния на рис. 7.3, б – г обозначена $l_{вд}$. Ее также называют *длиной участка стабилизации* эпюры скоростей.

При развитом турбулентном напорном движении в трубах приближенно принимают в зависимости от конкретных условий длину зоны влияния конструктивного элемента $(30 \div 60)d$ (d – диаметр трубы).

Равномерное (стабилизированное или полностью развитое) движение имеет место за пределами начального участка ниже по направлению движения или за пределами зоны влияния конструктивных элементов или устройств. При этом движении не изменяются по длине не только скорости, но и распределение местных осредненных и пульсационных скоростей по живому сечению.

В дополнение к сказанному выше отметим, что при равномерном движении также неизменны по длине гидравлический уклон и касательные напряжения на стенке.

Следует иметь в виду, что суммирование потерь напора по формуле (7.1) может давать приемлемые по точности результаты лишь тогда, когда рассматриваемые конструктивные элементы отстоят друг от друга на

Если режим движения турбулентный, то за местным возмущающим поток элементом отмечается повышенная пульсация скоростей и более интенсивное перемешивание частиц жидкости; могут произойти отрывы потока от ограничивающих поверхностей (стенок) и образоваться водоворотные зоны с циркуляционным движением жидкости.

По мере удаления вниз по направлению движения от возмущающих поток конструктивных элементов кинематическая структура потока

расстоянии, не меньшем чем длина зоны влияния, то есть между местными сопротивлениями, возмущающими поток, должны иметься участки со стабилизированным движением (рис.7.3, в). В противном случае (рис. 7.3, з) распределение скоростей на подходе к местному препятствию не соответствует равномерному движению и расчеты по формуле (7.1) могут привести к ошибкам.

Потери напора по длине экспериментально определяют следующим образом.

В сечениях, где движение равномерное (то есть за пределами начального участка или зоны влияния), к отверстиям в стенках трубопровода присоединяются пьезометры (рис. 7.4). Из уравнения Бернулли, составленного для этих сечений, следует, что:

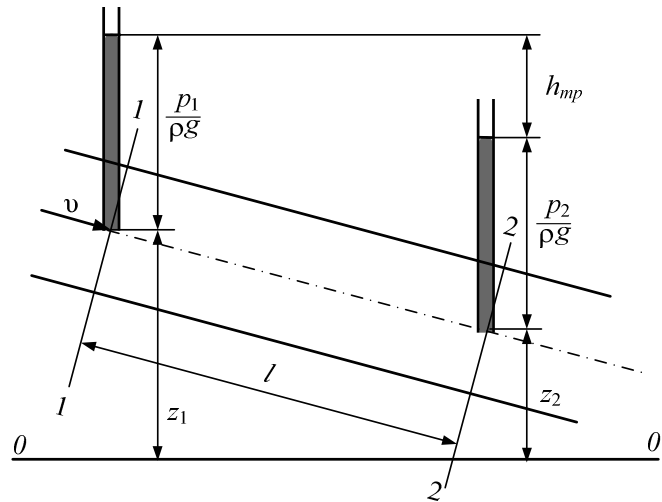


Рис. 7.4. Определение потерь напора по длине

$$h_{mp} = \left(z_1 + \frac{p_1}{\rho g} + \alpha_1 \frac{v_1^2}{2g} \right) - \left(z_2 + \frac{p_2}{\rho g} + \alpha_2 \frac{v_2^2}{2g} \right).$$

При равномерном движении ($v_1 = v_2$, $\alpha_1 = \alpha_2$) имеем:

$$h_{mp} = \left(z_1 + \frac{p_1}{\rho g} \right) - \left(z_2 + \frac{p_2}{\rho g} \right)$$

или

$$h_{mp} = \Delta H_n,$$

где ΔH_n – разность пьезометрических напоров.

В горизонтальной прямолинейной трубе ($z_1=z_2$) при равномерном движении потери напора определяются так:

$$h_{mp} = \frac{p_1}{\rho g} - \frac{p_2}{\rho g} = \frac{\Delta p}{\rho g}$$

Обычно потери напора выражают через скоростной напор:

$$h_{mp} = \zeta \frac{v^2}{2g}, \quad (7.2)$$

где ζ – коэффициент сопротивления (коэффициент потерь), показывающий, какому количеству скоростных напоров (или долей скоростного напора) соответствует потеря напора, затрачиваемого на преодоление данного сопротивления.

В форме (7.2) выражаются как потери по длине:

$$h_{\text{дл}} = \zeta_{\text{дл}} \frac{v^2}{2g},$$

так и местные потери напора (формула Вейсбаха):

$$h_{\text{м}} = \zeta_{\text{м}} \frac{v^2}{2g},$$

где $\zeta_{\text{дл}}$ – коэффициент сопротивления по длине;
 $\zeta_{\text{м}}$ – коэффициент местного сопротивления.

Большинство коэффициентов сопротивления, приводимых в справочниках, найдены экспериментально.

При равномерном движении:

$$\zeta_{\text{дл}} = \lambda \frac{l}{d},$$

Тогда:

$$h_{\text{дл}} = \lambda \frac{l}{d} \cdot \frac{v^2}{2g} \text{ – формула Дарси – Вейсбаха,}$$

где λ – коэффициент гидравлического трения (коэффициент Дарси);
 l – длина трубопровода;
 d – диаметр трубопровода.

Нетрудно выяснить физический смысл коэффициента λ , если рассмотреть условие равномерного движения в трубе цилиндрического объема длиной l и диаметром d , а именно равенство нулю суммы сил, действующих на объем (сил давления и силы трения). Это равенство имеет вид:

$$\frac{\pi d^2}{4} p_{\text{тр}} - \pi d \cdot l \cdot \tau_0 = 0,$$

где τ_0 – напряжение трения на стенке трубы.

Решая это уравнение совместно с формулой Дарси – Вейсбаха получаем:

$$\lambda = \frac{4\tau_0}{\rho v^2 / 2},$$

то есть коэффициент λ есть величина, пропорциональная отношению напряжения трения на стенке трубы к динамическому давлению, подсчитанному по средней скорости.

Ввиду постоянства объемного расхода несжимаемой жидкости вдоль трубы постоянного сечения скорость и удельная кинетическая энергия

также остаются строго постоянными, несмотря на наличие гидравлических сопротивлений и потерь напора.

Таким образом, потери на трение или потери по длине – это потери энергии, которые в чистом виде возникают в прямых трубах постоянного сечения, то есть при равномерном течении, и возрастают пропорционально длине трубы. Этот вид потерь обусловлен внутренним трением в жидкости, а потому он имеет место не только в шероховатых, но и в гладких трубах.

2. КАСАТЕЛЬНЫЕ НАПРЯЖЕНИЯ И ИХ РАСПРЕДЕЛЕНИЕ ПРИ РАВНОМЕРНОМ ДВИЖЕНИИ

Рассмотрим равномерное напорное движение жидкости в прямолинейной наклонной трубе, рис. 7.5, радиусом r_0 с площадью живого сечения ω и смоченным периметром χ . Выделим отсек длиной l и составим уравнение равномерного движения массы жидкости, заключенной в отсеке.

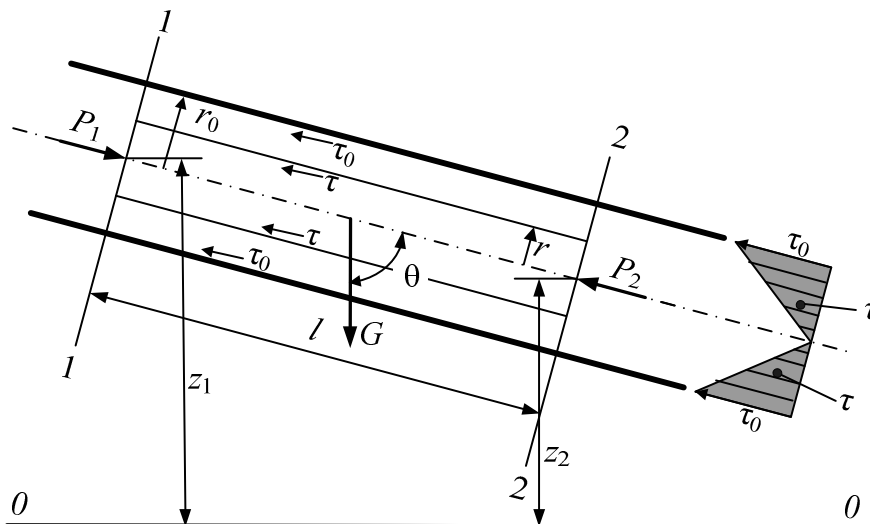


Рис. 7.5. Схема к выводу распределения касательных напряжений по сечению круглой трубы

При равномерном движении сумма проекций на направление движения (на ось трубы) внешних сил, действующих на жидкость в выделенном отсеке, должна быть равна нулю:

$$P - T + G \cos \theta = 0,$$

где P – равнодействующая сила давления в сечениях 1-1 и 2-2;

T – направленная против течения равнодействующая сил трения, действующих на боковой поверхности отсека χl ;

G – вес жидкости в выделенном отсеке.

Тогда:

$$(p_1 - p_2) \cdot \omega - \tau_0 \chi l + \rho g \omega l \cos \theta = 0,$$

где τ_0 – касательное напряжение на стенке трубы;

p_1 и p_2 – давления, действующие в центрах тяжести торцевых сечений отсека $\omega_1 = \omega_2 = \omega$;

z_1 и z_2 – координаты центров тяжести этих сечений.

Учитывая, что $l \cdot \cos \theta = z_1 - z_2$, имеем:

$$(p_1 - p_2) \cdot \omega - \tau_0 \chi l + \rho g \omega (z_1 - z_2) = 0.$$

Разделив все члены уравнения на $\rho g \omega$, получим:

$$z_1 - z_2 + \frac{p_1 - p_2}{\rho g} = \frac{\tau_0 \chi l}{\rho g \omega}.$$

При равномерном движении:

$$\left(z_1 + \frac{p_1}{g\rho} \right) - \left(z_2 + \frac{p_2}{g\rho} \right) = h_{\text{дл}}.$$

Тогда касательные напряжения на стенке трубы:

$$\tau_0 = \rho g \frac{\omega}{\chi} \cdot \frac{h_{\text{дл}}}{l}.$$

Так как $\omega / \chi = R$ – гидравлический радиус, а $h_{\text{дл}} / l = J$ – гидравлический уклон, то:

$$\tau_0 = \rho g R J,$$

или

$$\tau_0 = \rho g \frac{r_0}{2} J. \quad (7.3)$$

Распределение касательных напряжений по сечению трубы может быть выяснено следующим образом. Выделим в потоке цилиндрический отсек жидкости, боковая поверхность которого отстоит от оси трубы на размер r , меньший чем радиус трубы r_0 . Тогда для трубы получим:

$$\tau = \rho g \frac{r}{2} J, \quad (7.4)$$

где τ – касательное напряжение, действующее на боковой поверхности выделенного в жидкости цилиндра с радиусом поперечного сечения r .

Сравнивая (7.3) и (7.4), видим, что:

$$\frac{\tau}{\tau_0} = \frac{r}{r_0} \text{ и } \tau = \tau_0 \frac{r}{r_0}.$$

Так как $r = r_0 - z'$, где z' – расстояние по нормали от стенки трубы до рассматриваемой боковой поверхности отсека, то имеем:

$$\tau = \tau_0(r_0 - z')/r_0 \quad \text{или} \quad \tau = \tau_0 \left(1 - \frac{z'}{r_0}\right). \quad (7.5)$$

Следовательно, при равномерном движении касательное напряжение по радиусу трубы распределено по линейному закону. Согласно (7.5) касательное напряжение на стенке (при $z' = 0$) имеет максимальное значение, равное τ_0 . На оси трубы касательное напряжение равно нулю.

Приведем другую формулу для $h_{\text{дл}}$:

$$h_{\text{дл}} = \frac{\tau_0 \cdot l}{\rho \cdot g \cdot R}.$$

Таким образом, видно что при равномерном движении потери напора по длине в данных условиях (l, ρ, g, R) можно определять через касательное напряжение на стенке.

3. ПОТЕРИ НАПОРА ПРИ РАВНОМЕРНОМ ДВИЖЕНИИ ЖИДКОСТИ

А. Ламинарный режим движения

3.1. Распределение местных скоростей. Расход. Средняя скорость

Цилиндрические трубы круглого сечения. Распределение местных скоростей. Рассмотрим равномерное ламинарное напорное движение в цилиндрической трубе круглого поперечного сечения радиусом r_0 (рис. 7.6).

Движение – осесимметричное. Такое движение целесообразно рассматривать в системе координат (x, r) , где ось Ox направлена вдоль оси трубы, а r – радиус точки в нормальном к оси сечении.

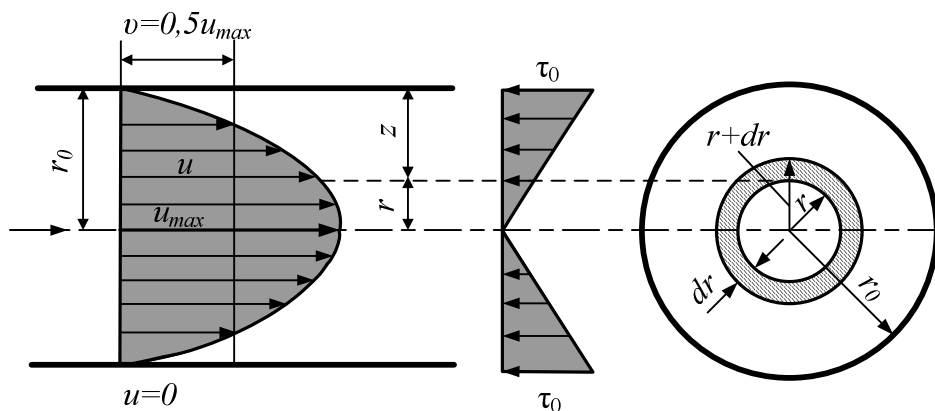


Рис. 7.6. Распределение местных скоростей по живому сечению потока жидкости в цилиндрической трубе при ламинарном режиме движения

При равномерном ламинарном движении жидкости в трубе:

$$u_x = u; \quad u_r = 0.$$

Движение можно представить как совокупность бесконечно тонких кольцевых концентрических слоев, перемещающихся относительно друг друга.

Возникающие между слоями жидкости касательные напряжения по Ньютону:

$$\tau = -\mu \frac{du}{dr}.$$

С ростом r (от оси к стенке трубы) скорость u уменьшается, поэтому градиент скорости $\frac{du}{dr} < 0$. Поскольку касательное напряжение τ – величина положительная, вводится знак минус.

Для касательного напряжения ранее было получено соотношение:

$$\tau = \rho g \frac{r}{2} J,$$

где J – гидравлический уклон.

Тогда получим:

$$\rho g \frac{r}{2} J = -\mu \frac{du}{dr},$$

откуда
$$du = -\frac{\rho g J}{2\mu} r dr = -\frac{gJ}{2\nu} r dr,$$

Полагая, что ν не изменяется в пределах живого сечения [$\nu \neq f(r)$], и учитывая, что J не зависит от r , получаем:

$$\int du = -\frac{gJ}{2\nu} \int r dr.$$

После интегрирования:

$$u = -\frac{gJ}{4\nu} r^2 + C.$$

Находим постоянную интегрирования C из условия «прилипания» жидкости к стенке. При $r = r_0$ скорость $u = 0$, поэтому:

$$C = \frac{gJ}{4\nu} \cdot r_0^2.$$

Тогда для местной скорости в точке живого сечения, расположенной на расстоянии r от оси трубы, имеем:

$$u = \frac{gJ}{4\nu} (r_0^2 - r^2). \quad (7.6)$$

Таким образом, при ламинарном движении жидкости в цилиндрической трубе круглого сечения (напорный поток) распределение местных скоростей по радиусу имеет параболический характер (рис. 7.6). Плоская эпюра скорости – парабола.

Из (7.6) следует, что максимальная скорость имеет место на оси трубы, то есть при $r = 0$:

$$u_{\max} = \frac{gJ}{4\nu} r_0^2.$$

Выразим местную скорость u через u_{\max} :

$$u = u_{\max} \left[1 - (r/r_0)^2 \right]. \quad (7.7)$$

Безразмерная местная скорость:

$$u/u_{\max} = 1 - (r/r_0)^2. \quad (7.8)$$

Следовательно, эпюры безразмерных местных скоростей при ламинарном движении жидкости в трубах одинаковы и их можно представить параболой (рис. 7.6).

Расход. Для определения расхода в одном из поперечных сечений трубы выделим на расстоянии r от оси трубы элементарную площадку в виде кольца толщиной dr (рис. 7.6). Площадь кольца $d\omega = 2\pi r dr$. Расход через площадку определится по соотношению $dQ = u 2\pi r dr$. Расход через сечение:

$$Q = \int_0^{r_0} u d\omega = 2\pi \int_0^{r_0} u r dr.$$

Подставив значение u из (7.7) и помня замечание о независимости ν от r , получим:

$$Q = \frac{2\pi u_{\max}}{r_0^2} \int_0^{r_0} (r_0^2 - r^2) r dr = \frac{\pi r_0^2}{2} u_{\max}$$

или

$$Q = \frac{\pi g J}{128 \nu} d^4$$

Важно отметить, что при заданном J расход в трубе в условиях напорного ламинарного движения пропорционален четвертой степени диаметра.

Средняя скорость. Учитывая, что $\nu = Q / \omega$, найдем выражение для средней скорости:

$$\nu = \frac{gJ}{32\nu} d^2 = \frac{gJ}{8\nu} r_0^2. \quad (7.9)$$

Сравнивая формулы для u_{\max} и v , видим, что:

$$v = 0,5 u_{\max},$$

т.е. средняя скорость в сечении напорного ламинарного потока в цилиндрической трубе круглого сечения равна половине максимальной скорости.

Коэффициент кинетической энергии равен:

$$\alpha = \frac{1}{\omega} \int_{\omega} \left(\frac{u}{v} \right)^3 d\omega = \frac{\int_0^{r_0} \left[\frac{gJ}{4\nu} (r_0^2 - r^2) \right]^3 2\pi r dr}{\pi r_0^2 \left(\frac{gJ r_0^2}{8\nu} \right)^3} = 2.$$

Градиент местной скорости $\frac{du}{dr} = -\frac{gJ}{2\nu} r$, то есть изменяется прямо пропорционально расстоянию r данной точки (данного слоя) от оси трубы.

Градиент $\frac{du}{dr} < 0$.

Касательные напряжения линейно увеличиваются от нуля на оси трубы до $\tau_0 = \rho g \frac{r_0}{2} J$ на стенке (рис. 7.6).

Действительно, $\tau = -\mu \frac{du}{dr}$, а $\frac{du}{dr} = -\frac{gJ}{2\nu} r$, откуда $\tau = \rho g \frac{r}{2} J$

3.2. Коэффициент Дарси при ламинарном напорном движении в трубе

Из (7.9) можно записать выражение для гидравлического уклона:

$$J = \frac{h_{\text{дл}}}{l} = \frac{32\nu v}{gd^2}.$$

Тогда имеем

$$h_{\text{дл}} = \frac{32\nu l v}{gd^2}. \quad (7.10)$$

Зависимость (7.10) определяющая величину потерь напора при ламинарном режиме движения, показывает, что *потери напора при ламинарном режиме пропорциональны первой степени средней скорости зависят от рода жидкости, обратно пропорциональны площади сечения трубы и не зависят от шероховатости стенок трубы.*

Учитывая, что общее выражение для потерь напора по длине труб определяется по формуле Дарси – Вейсбаха:

$$h_{\text{дл}} = \lambda \frac{l}{d} \cdot \frac{v^2}{2g}, \quad (7.11)$$

приравняв его к (7.10), получим:

$$\frac{\lambda v^2}{d \cdot 2g} = \frac{32\nu v}{gd^2}.$$

Отсюда коэффициент Дарси (коэффициент гидравлического трения):

$$\lambda = 64\nu / vd,$$

или

$$\lambda = 64 / Re.$$

Если выразить число Re через гидравлический радиус R , то:

$$\lambda = 16 / Re_R$$

Потери напора по длине трубы круглого сечения при равномерном ламинарном движении пропорциональны средней скорости потока в первой степени. Это следует из (7.11), если подставить в эту формулу $\lambda = 64 \cdot \nu / (v \cdot d)$, и из (7.10). Опытные данные подтверждают установленную зависимость $h_{\text{дл}}$ от v в первой степени.

Б. Турбулентный режим движения

3.3. Логарифмический закон распределения осредненных скоростей в турбулентном потоке

Рассмотрим плоское равномерное турбулентное движение вдоль твердой границы, в системе координат x, y, z . Направление оси Ox совпадает с направлением линий тока осредненного движения, которые представляют собой параллельные прямые. Тогда $\bar{u}_x = \bar{u}_x(z)$; $\bar{u}_y = 0$; $\bar{u}_z = 0$ (см. модуль 5, п. 2), где z – расстояние данной точки от стенки по нормали.

Согласно (6.1) касательное напряжение в турбулентном потоке:

$$\tau = \mu \cdot \frac{d\bar{u}_x}{dz} + \rho \cdot l^2 \cdot \left(\frac{d\bar{u}_x}{dz} \right)^2.$$

Если поток сильно турбулизирован, то первый член пренебрежимо мал и тогда:

$$\tau = \tau_{\text{турб}} = \rho \cdot l^2 \cdot \left(\frac{d\bar{u}_x}{dz} \right)^2.$$

Для вывода закона распределения скоростей при турбулентном движении сначала введем предположения относительно длины пути перемешивания l . Для определения длины пути перемешивания существует несколько формул, наиболее простой из них является формула Прандтля, согласно которой в безграничном потоке, движущемся вдоль плоской твердой стенки, $l = \chi \cdot z$, где χ – коэффициент.

Измерения показывают, что вблизи стенки трубы при $\delta_e < z < \cong 0,1 r_0$ можно принять $l = 0,4 z$, где δ_e – толщина вязкого подслоя. Однако при удалении от стенки эта зависимость становится не соответствующей данным измерений и должна быть уточнена.

Примем l по формуле А.А. Саткевича для трубы:

$$l = \chi \cdot z \sqrt{1 - z/r_0}. \quad (7.12)$$

Согласно (7.12) l приобретает наибольшее значение при $z = \frac{2}{3} r_0$, а на стенке и на оси трубы длина пути перемешивания $l=0$.

Численные значения коэффициента χ зависят от числа Re , коэффициент χ изменяется при переходе от одних точек к другим в пределах живого сечения. Если поток взвесенесущий или аэрированный, то χ зависит от концентрации твердых частиц или воздуха в жидкости: с увеличением концентрации наносов и воздуха χ уменьшается.

Для турбулентных потоков в трубах χ приближенно можно принять равным 0,4. Это значение получено Никурадзе по данным опытов при турбулентном режиме движения в круглых цилиндрических трубах с искусственно созданной равнозернистой шероховатостью. Для зоны живого сечения, в которой можно вследствие интенсивного перемешивания пренебречь чисто вязкостными напряжениями, то есть в турбулентном ядре, χ можно принимать по:

$$\tau_{турб} = \rho \cdot l^2 \cdot \left(\frac{du}{dz} \right)^2$$

Здесь и далее обозначаем $\bar{u}_x = u$.

Подставив в эту формулу значение l из (7.12), получим:

$$\tau_{турб} = \rho \chi^2 z^2 \cdot \left(1 - \frac{z}{r_0} \right) \cdot \left(\frac{du}{dz} \right)^2.$$

Так как по (7.5) $\tau = \tau_0(1 - z/r_0)$, то:

$$\tau_{0турб} = \rho \chi^2 z^2 \cdot \left(\frac{du}{dz} \right)^2.$$

Но $\tau_0/\rho = u_*^2$, и тогда:

$$du = \frac{u_*}{\chi} \cdot \frac{dz}{z}.$$

Здесь можно принять χ не зависящим от местоположения рассматриваемой точки по отношению к стенке трубы, то есть от z . Тогда, вынеся u_*/χ за знак интеграла, получим:

$$u = \frac{u_*}{\chi} \cdot \ln z + const,$$

то есть *логарифмический закон распределения скоростей в турбулентном потоке*.

Отметим, что хотя измерение длины пути перемешивания l нельзя осуществить, можно сопоставить измеренные в опыте значения скоростей (это легко сделать) с вычисленными по формуле распределения скоростей. Их полное или удовлетворительное совпадение будет свидетельствовать о правильности принятой формулы для l как функции z (то есть в зависимости от удаления от стенки).

Логарифмический закон распределения скоростей вполне удовлетворительно согласуется с экспериментальными данными для труб и открытых потоков, за исключением области вблизи стенок, так как в пристенной области нельзя пренебречь вязкостными напряжениями.

При турбулентном движении перемешивание частиц жидкости и происходящий при этом обмен количеством движения приводят к выравниванию осредненных скоростей в различных точках живого сечения. Особенно это заметно при сравнении распределения осредненных скоростей в трубе при ламинарном (рис. 7.6) и турбулентном (рис. 7.7) движении. При ламинарном движении $v/u_{max} = 0,5$, а при турбулентном движении это отношение – переменное и увеличивается с увеличением числа Рейнольдса.

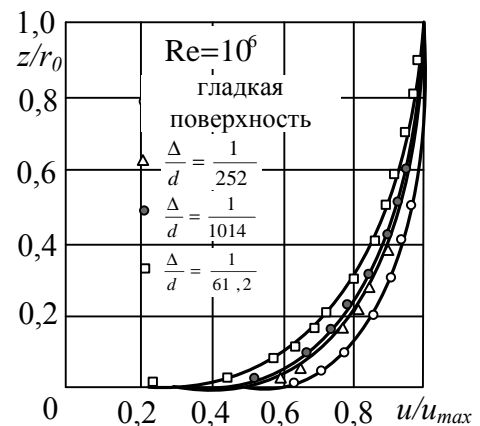


Рис. 7.7. Распределение осредненных скоростей в трубе при турбулентном движении

3.4. Шероховатость. Гидравлически гладкие и шероховатые трубы. Толщина вязкого подслоя

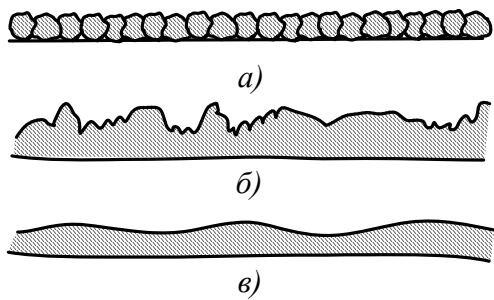


Рис. 7.8. Шероховатость поверхности

Шероховатость поверхности труб может быть весьма различной. Если поверхность труб покрывается специально отсортированными зернами песка одной фракции, то получается *равнозернистая шероховатость* (рис. 7.8, а). Она используется только в лабораторных исследованиях.

Поверхность труб обычно *неравнозернистая*, она может быть волнистой с различными высотами и длинами волн (или микроволн) (рис. 7.8, б, в).

Шероховатость стенок труб определяется рядом факторов: материалом стенок, характером механической обработки внутренней поверхности трубы, от чего зависят высота выступов шероховатости, их форма, густота и характер их размещения на поверхности; наличием или отсутствием в трубе ржавчины, коррозии, отложения осадков, защитных покрытий и т.д.

Для грубой количественной оценки шероховатости вводится понятие о средней высоте выступов (бугорков) шероховатости. Эту высоту, измеряемую в линейных единицах, называют *абсолютной шероховатостью* Δ . Опыты показали, что при одной и той же величине абсолютной шероховатости влияние ее на величину гидравлических сопротивлений и распределение скоростей различно в зависимости от диаметра трубы. Поэтому вводится понятие об *относительной шероховатости*, измеряемой отношением абсолютной шероховатости к диаметру трубы, то есть величиной Δ / d .

Учет конкретных особенностей шероховатости необходим в гидравлических исследованиях и расчетах.

Наиболее полные сведения о шероховатости, о размерах выступов и их взаимном расположении дает статистическое описание.

Понятие о гидравлически гладких и гидравлически шероховатых трубах. Соотношение между высотой выступов шероховатости Δ и толщиной вязкого подслоя δ_s определяет структуру потока.

Если высота выступов шероховатости Δ меньше, чем толщина вязкого подслоя δ_s , то все неровности полностью погружены в этот подслой и жидкость в пределах этого подслоя плавно обтекает выступы шероховатости. В этом случае шероховатость стенок не влияет на характер движения и, соответственно, потери напора не зависят от шероховатости. Такие стенки и трубы условно называются *гидравлически гладкими* (рис. 7.9, а).

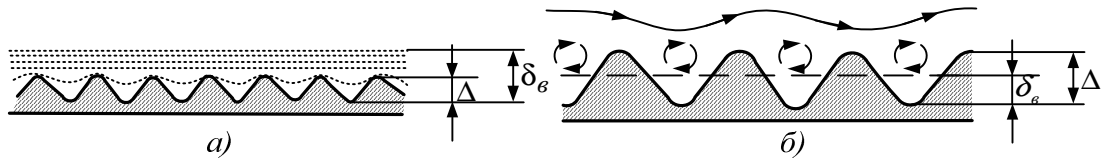


Рис. 7.9. Гидравлически гладкие (а) и гидравлически шероховатые (б) стенки

Если высота выступов шероховатости Δ превышает толщину вязкого подслоя δ_v , то неровности стенок выходят в пределы турбулентного ядра, поток обтекает выступы с отрывом, сопровождающимся интенсивным перемешиванием частиц. В этом случае потери напора зависят от шероховатости, и такие трубы называются *гидравлически шероховатыми* (рис. 7.9, б). В третьем случае, являющемся промежуточным между двумя вышеуказанными, абсолютная высота выступов шероховатости примерно равна толщине вязкого подслоя.

Толщина вязкого подслоя определяется как:

$$\delta_v \approx \frac{30 \cdot d}{\text{Re} \cdot \sqrt{\lambda}}. \quad (7.13)$$

Таким образом, с ростом числа Re , а также коэффициента Дарси λ , толщина вязкого подслоя δ_v уменьшается.

Разделение стенок (трубы) на гидравлически гладкие и шероховатые является условным, поскольку, как следует из формулы (7.13), толщина δ_v обратно пропорциональна числу Re . Таким образом, при движении жидкости вдоль одной и той же поверхности с неизменной высотой выступа шероховатости в зависимости от числа Рейнольдса толщина вязкого подслоя может изменяться. При увеличении числа Re толщина δ_v уменьшается и стенка, бывшая гидравлически гладкой, может стать шероховатой, так как высота выступов шероховатости окажется больше толщины вязкого подслоя и шероховатость станет влиять на характер движения, и, следовательно, на потери напора.

3.5. Экспериментальное изучение коэффициента Дарси. График Никурадзе

Важные экспериментальные исследования, посвященные изучению зависимости коэффициента Дарси λ от числа Re и относительной шероховатости, были проведены Никурадзе для шероховатых труб. Стенки труб и имели специально созданную равнозернистую шероховатость. Для создания этой шероховатости сначала через калиброванные отверстия отсеивался песок определенных размеров, который затем равномерно наносился на стенки, предварительно покрытые слоем лака, благодаря чему песок при-

клеивался к стенкам. Размеры зерен песка принимались за размер выступа шероховатости Δ . В результате были получены трубы с различными значениями относительной шероховатости стенок: Δ / d для труб (или относительной гладкости d / Δ как показано на рис. 7.10). В опытах были измерены потери напора и расход, вычислены средние скорости потоков и коэффициенты λ . Результаты Никурадзе показаны на рис. 7.10. По оси абсцисс отложены значения $\lg Re$ и по оси ординат $\lg (100\lambda)$. Представление опытных данных в таких координатах позволяет по углу наклона прямых (в частности, *I* и *II*) получить показатель степени в степенной зависимости λ от Re .

Все опытные точки, полученные Никурадзе, до $\lg Re = 3,35$ ($Re < 2300$, ламинарный режим движения) независимо от шероховатости стенок труб располагаются на прямой. Это значит, что при ламинарном движении λ не зависит от шероховатости трубы Δ . При $Re 2300 \div 3000$ ($\lg Re = 3,35 \div 3,5$) происходит переход от ламинарного режима к турбулентному. В опытах Никурадзе в пределах $2300 < Re < 4000$ коэффициент λ по-прежнему не зависит от шероховатости. При турбулентном движении $Re > 4000$ характер экспериментальных кривых различен в зависимости от значения d / Δ . При больших относительных шероховатостях ($d / \Delta = 30$) экспериментальная кривая сначала продолжает подниматься, а затем при $Re = 3 \cdot 10^4$ становится горизонтальной. При меньших относительных шероховатостях кривые ведут себя иначе: сначала независимо от относительной шероховатости экспериментальные точки ложатся на прямую *II*. Затем по достижении $Re \geq 20d/\Delta$ эти точки на графике рис. 7.10 отходят от прямой *II*, образуют впадину, и при $Re \geq 500 d / \Delta$ превращаются в горизонтальные прямые.

Таким образом, исследования, выполненные Никурадзе, наглядно свидетельствуют о наличии различных областей сопротивления при напорном движении в трубах:

1-я область – ламинарный режим движения ($Re \leq 2300$) $\lambda = f(Re^{-1})$, прямая *I* на рис. 7.10:

$$\lambda = 64 / Re \text{ (формула Пуазейля);}$$

2-я область – переход от ламинарного к турбулентному режиму $2300 \leq Re \leq 4000$;

3-я область – турбулентный режим, гидравлически гладкие трубы, $\lambda = f(Re^{-0,25})$, прямая *II* на рис. 7.10:

$$\lambda = 0,3164 / Re^{0,25}, \text{ (формула Блазиуса } 4000 < Re < 10^5);$$

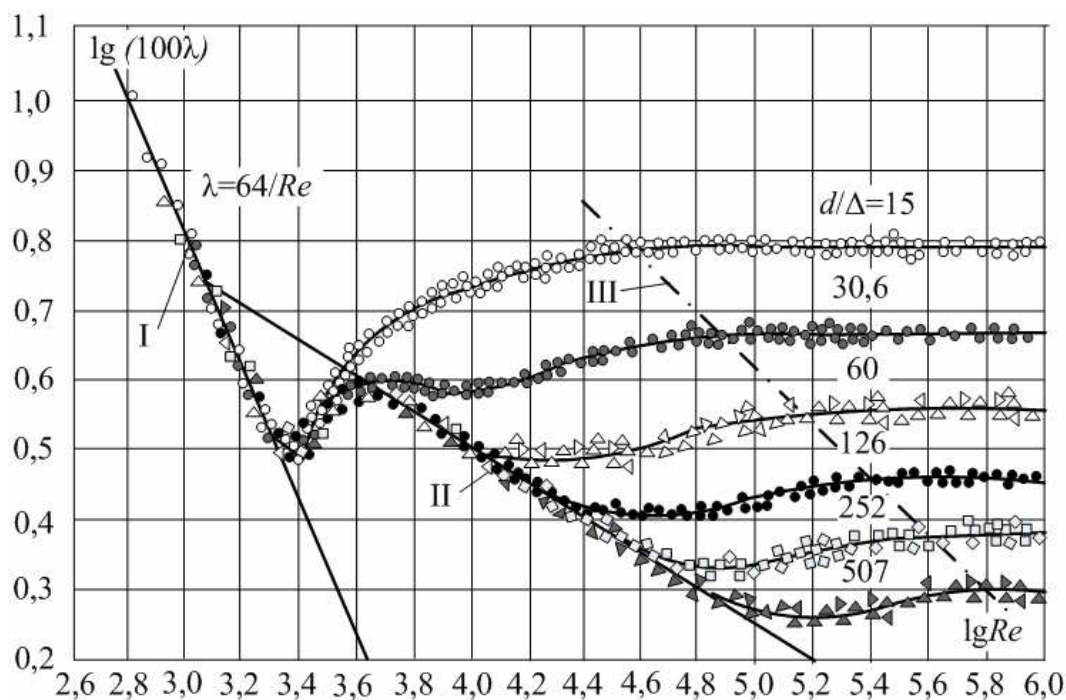


Рис. 7.10. График Никурадзе

4-я – турбулентный режим (переходная область между областью гидравлически гладких труб и квадратичной областью), $\lambda = f(Re, \Delta / d)$ – между линиями II и III на рис. 7.10:

$$\lambda = 0,11 \cdot \left(\frac{\Delta}{d} + \frac{68}{Re} \right)^{0,25},$$

(формула Альтшуля,
 $\frac{27}{(\Delta/d)^{1,143}} < Re < \frac{500}{(\Delta/d)}$);

5-я – турбулентный режим, квадратичная область сопротивления, $\lambda = f(\Delta / d)$, правее линии III на рис. 7.10:

$$\lambda = (\Delta/d)^{0,25}, \text{ (формула}$$

$$\text{Шифринсона, } Re > \frac{500}{(\Delta/d)}).$$

Границы областей применения формул для определения λ приведены на рис. 7.11.

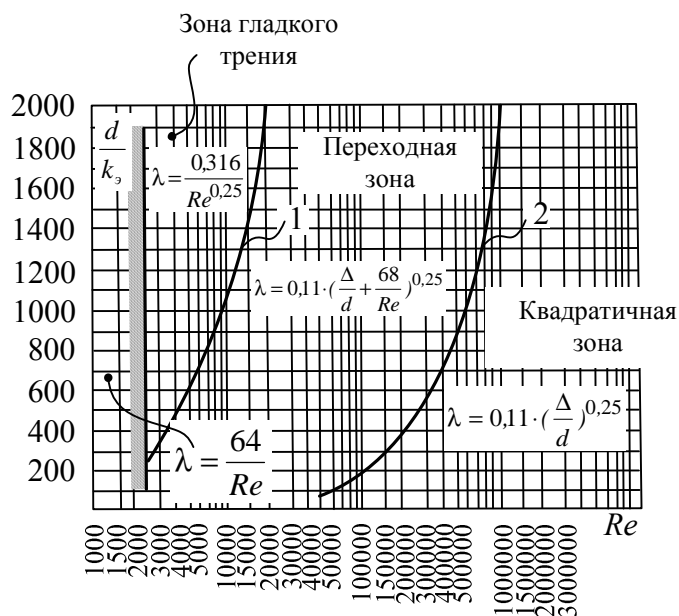


Рис. 7.11. Границы областей применения формул для определения λ :
 1) $Re \frac{\Delta}{d} = 10$; 2) $Re \frac{\Delta}{d} = 500$.

3.6. Коэффициенты Дарси для труб с естественной технической шероховатостью

Материал, из которого изготовлена труба, и технология ее изготовления существенно влияют на состояние ее внутренней поверхности, а следовательно, на значения эквивалентной шероховатости и вид зависимости $\lambda = f(\text{Re})$.

Естественная техническая шероховатость (см. рис. 7.8, б), образующаяся при изготовлении труб и в результате различных изменений в процессе эксплуатации, не является равнозернистой песочной шероховатостью, влияние которой на вид эпюр скорости и сопротивление труб исследовал Никурадзе. Выступы технической шероховатости имеют неодинаковую высоту, форму и плотность распределения по поверхности трубы. В настоящее время техническая шероховатость оценивается некоторой средней высотой Δ_9 выступов, называемой *эквивалентной шероховатостью*.

Под эквивалентной шероховатостью понимают высоту выступов равнозернистой шероховатости из однородного песка, при которой в квадратичной области сопротивления получается такое же значение λ , что и в рассматриваемой трубе. Определяют эквивалентную равнозернистую шероховатость трубы следующим образом. Опытным путем определяют λ при различных Re и строят график $\lambda = f(\text{Re})$, который сравнивают с графиками Никурадзе. Исследуемой трубе приписывают относительную шероховатость, равную относительной шероховатости той трубы в опытах Никурадзе, для которой в квадратичной области график совпадает с графиком исследуемой.

Для вычисления Δ_9 можно воспользоваться формулой:

$$\lg \Delta_9 = \lg d + 0,57 - 0,5 \cdot \sqrt{\lambda_{кв}}$$

В связи с отмеченными особенностями технической шероховатости характер графика $\lambda = f(\text{Re})$ для промышленных труб (рис. 7.12) оказался отличным от аналогичного графика для труб с равнозернистой шероховатостью.

Это отличие было зафиксировано в различных опытах. В трубах с технической шероховатостью с увеличением числа Re и следовательно, с уменьшением толщины вязкого подслоя δ_v выступы шероховатости не все одновременно выступают в турбулентное ядро потока: сначала большие, а по мере возрастания числа Re – остальные. В переходной области для труб с технической шероховатостью в отличие от труб с равнозернистой шероховатостью коэффициенты $\lambda_{пер}$ больше, чем $\lambda_{кв}$ для квадратичной области сопротивления.

Для труб промышленного изготовления с естественной шероховатостью для любой области сопротивления при турбулентном режиме движения А.Д. Альтшуль предложил формулу:

$$\lambda = 0,11 \cdot \left(\frac{\Delta_{\text{э}}}{d} + \frac{68}{\text{Re}} \right)^{0,25} .$$

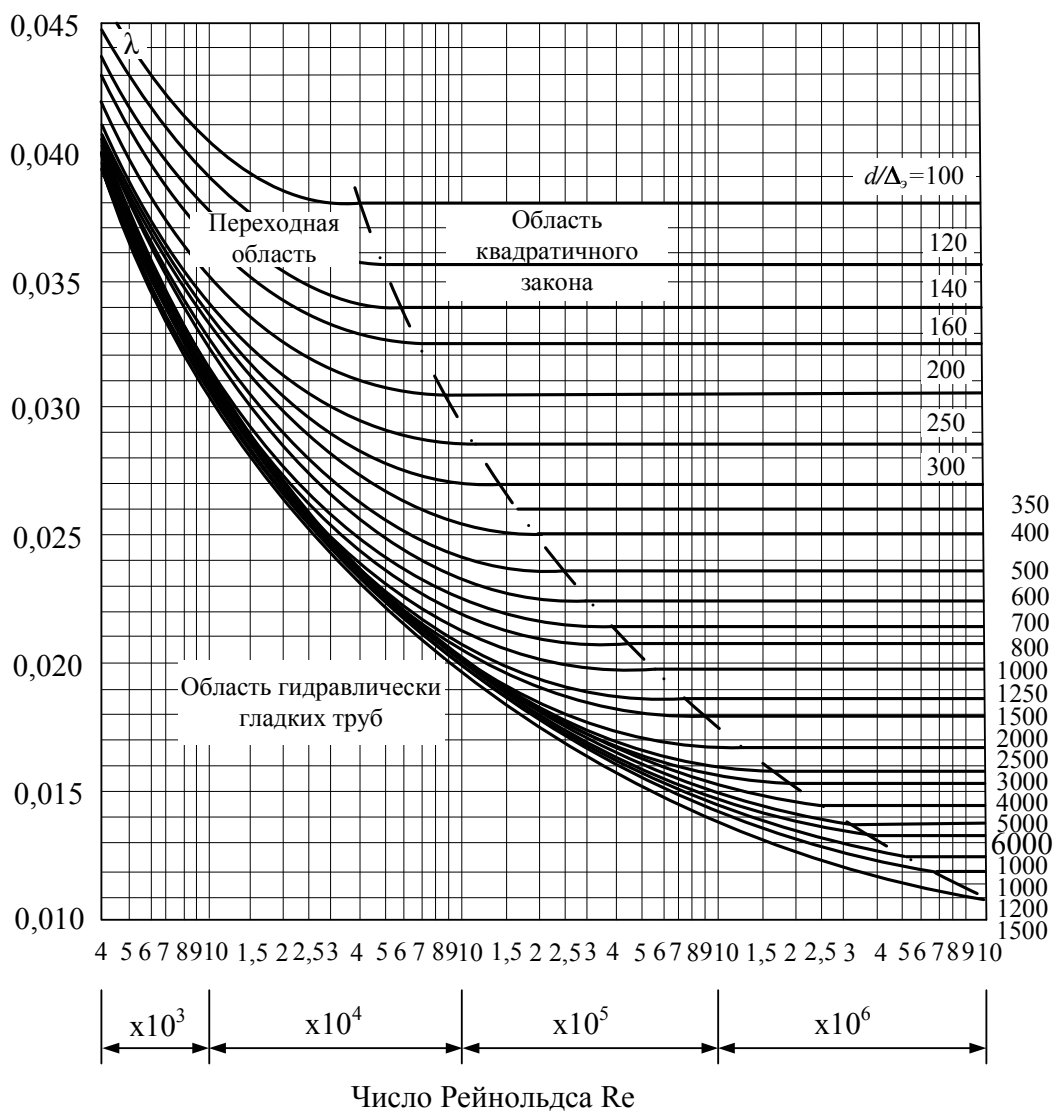


Рис. 7.12. Зависимость коэффициента от числа Рейнольдса для новых стальных труб (номограмма Г. А. Мурина)

ЛАБОРАТОРНАЯ РАБОТА № 5
«ОПРЕДЕЛЕНИЕ КОЭФФИЦИЕНТА ГИДРАВЛИЧЕСКОГО ТРЕНИЯ
ПРИ ДВИЖЕНИИ ЖИДКОСТИ В КРУГЛОЙ ТРУБЕ»

Цель работы:

Определить коэффициент гидравлического трения λ при ламинарном и турбулентном режимах движения жидкости по трубопроводу.

Общие сведения

При движении жидкости по прямому трубопроводу постоянного сечения часть удельной механической энергии затрачивается на преодоление сил трения как внутри жидкости, так и о стенки трубопровода и носит название потерь напора по длине $h_{\text{дл}}$.

Записывая уравнение Бернулли для двух сечений потока, можно определить потери удельной энергии на участке между сечениями I-I и II-II:

$$z_1 + \frac{v_1^2}{2g} + \frac{p_1}{\gamma} = z_2 + \frac{v_2^2}{2g} + \frac{p_2}{\gamma} + h_{\text{дл}} \quad (1)$$

$$h_{\text{дл}} = \frac{p_1 - p_2}{\gamma} + \frac{v_1^2 - v_2^2}{2g} + z_1 - z_2, \quad (2)$$

так как $v_1 = v_2, z_1 = z_2$, то $h_{\text{дл}} = \frac{p_1 - p_2}{\gamma}$. (3)

Отсюда следует, что потери напора $h_{\text{дл}}$ можно определить по показаниям пьезометров, установленных в рассматриваемых сечениях.

Теоретически потери напора по длине определяются по формуле Дарси – Вейсбаха:

$$h_{\text{дл}} = \lambda \cdot \frac{L}{d} \cdot \frac{v^2}{2g} \quad (4)$$

где L – длина рассматриваемого участка трубопровода;

d – диаметр рассматриваемого участка;

v – средняя скорость движения жидкости;

λ – коэффициент гидравлического трения (гидравлического сопротивления);

g – ускорение свободного падения, м/с².

Коэффициент гидравлического трения λ является функцией, зависящей как от свойств жидкости (вязкости, плотности), так и параметров

трубопровода (диаметра, шероховатости стенок) и условий течения (средней скорости).

Из этих независимых размерных величин можно получить два безразмерных параметра, а именно:

$$1. \text{ Параметр Рейнольдса: } Re = \frac{v \cdot d}{\nu} \quad (5)$$

$$2. \text{ Относительную шероховатость: } \Delta/d,$$

то есть установить зависимость: $\lambda = f(Re, \Delta/d)$.

При ламинарном режиме движения жидкости ($Re < Re_{кр}$), то есть ($Re < 2320$), коэффициент гидравлического трения λ зависит только от числа Re , $\lambda = f(Re)$. Для определения коэффициента гидравлического трения используют формулу Стокса:

$$\lambda = 64/Re \quad (6)$$

Для турбулентного режима движения из-за сложности происходящих при этом явлений расчетные формулы для определения коэффициента гидравлического трения могут быть получены лишь при принятии определенных гипотез с последующей проверкой полученных результатов экспериментом.

По наиболее распространенной гипотезе Прандтля турбулентный поток состоит из ядра течения и ламинарного слоя, между которыми находится переходная область (рис.1).

При турбулентном режиме ($Re > Re_{кр}$) различают четыре основные зоны чисел Re :

Если $2320 \leq Re < 10^4$, то режим течения называется «переходный турбулентный» и коэффициент гидравлического трения определяется по формуле Френкеля:

$$\lambda = 2,7/Re^{0,53}, \quad (7)$$

2. При относительно небольших числах $Re - 10^4 < Re < 27/\epsilon^{1,143}$ ($\epsilon = \Delta/d$ – относительная шероховатость внутренней поверхности трубопровода), когда ламинарный слой закрывает шероховатость стенок трубопровода, возмущения, возникающие при обтекании жидкостью выступов шероховатости, быстро в нем затухают и практически не сказываются на

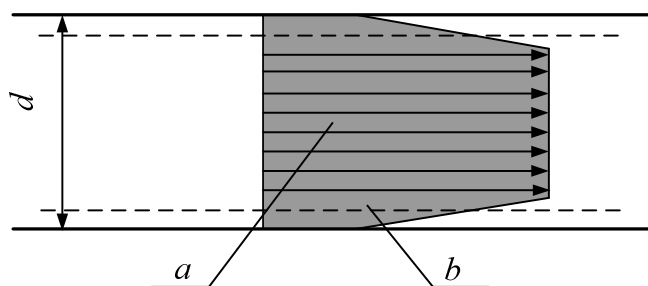


Рис. 1. Схема строения турбулентного потока: a – ядро течения; b – ламинарный подслой

коэффициенте гидравлического трения. Эта зона турбулентного режима называется «зоной гидравлически гладких труб». В этом случае коэффициент гидравлического трения определяется по формуле Блазиуса:

$$\lambda = 0,3164/Re^{0,25}. \quad (8)$$

3. С увеличением числа Re ламинарный слой уменьшается. Когда его толщина становится одного порядка с высотой выступов шероховатости, то в этой зоне коэффициент гидравлического трения λ зависит не только от числа Re , но и от шероховатости стенок: $\lambda = f(Re, \Delta/d)$. Эта зона смешанного трения, $27/\epsilon^{1,43} < Re < 500/\epsilon$. Коэффициент гидравлического трения определяют по формуле Альтшуля:

$$\lambda = 0,11(68/Re + \Delta/d)^{0,25}. \quad (9)$$

4. Зона, в которой число $Re \geq 500/\epsilon$ называется зоной квадратичного сопротивления (зона вполне шероховатых труб). В этой зоне коэффициент гидравлического трения λ зависит только от относительной шероховатости стенок: $\lambda = f(\Delta/d)$ и определяется по формуле Шифринсона:

$$\lambda = 0,11(\Delta/d)^{0,25}. \quad (10)$$

Графически эти зависимости отражены в графиках Никурадзе (рис. 2).

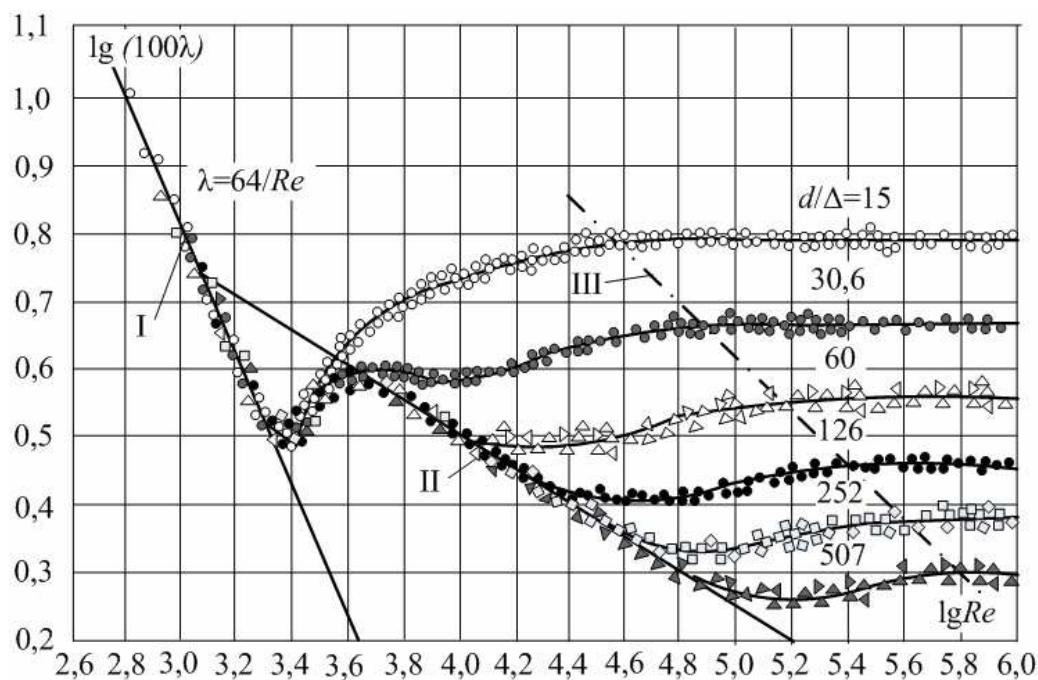


Рис. 7.10. График Никурадзе

Описание опытной установки

Схема лабораторной установки представлена на рис. 3. Вода из напорного бака 1 поступает в трубопровод 2 с абсолютной шероховатостью $\Delta \approx 0,03$ мм, а затем в трубопровод 3 с абсолютной шероховатостью $\Delta \approx 1,12$ мм. В конце этого трубопровода имеется вентиль 4, с его помощью проводится регулирование расхода воды, а, следовательно, и скорости. Для определения расхода воды имеется мерный бак 5, имеющий водомерное стекло 6. К трубопроводам 2 и 3 подсоединены пьезометры 8. Расстояния между точками присоединения пьезометров по 300 см.

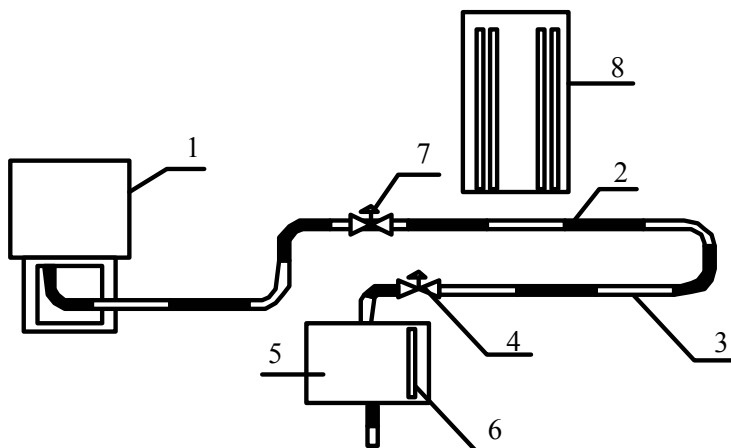


Рис. 3. Схема лабораторной установки

Для определения расхода воды имеется мерный бак 5, имеющий водомерное стекло 6. К трубопроводам 2 и 3 подсоединены пьезометры 8. Расстояния между точками присоединения пьезометров по 300 см.

Порядок проведения опыта

1. Открывая вентиль 4, устанавливают разность показаний пьезометров 8.

2. Не изменяя положения вентиля 4, наполняют мерный бак 5 на 10 л, измеряя время наполнения. Одновременно записывают показания по пьезометрам Δh_2 и Δh_3 .

3. По окончании опыта измеряют температуру воды в мерном баке 5.

4. В указанной последовательности опыт проводят 3 раза. В каждом последующем опыте, увеличивая степень открытия вентиля 4, устанавливают различные режимы движения.

5. По опытным данным вычисляют коэффициент гидравлического трения по формуле:

$$\lambda = \frac{\Delta h \cdot 2g \cdot d}{l \cdot v^2}, \quad (11)$$

где Δh – потери напора, соответствующие данному участку (по пьезометрам);

l – длина соответствующего участка;

d – диаметр трубопровода;

v – средняя скорость движения жидкости по трубопроводу;
 g – ускорение свободного падения, м/с².

6. Рассчитать теоретические значения коэффициентов гидравлического трения λ для каждого измерения, предварительно определив формулу, по которой следует находить λ .

7. Данные свести в таблицу:

№ п/п	Объем жидкости, $V, \text{см}^3$	Время наполнения, $t, \text{с}$	Потери напора по пьезометрам, см		Расход, $Q, \text{см}^3/\text{с}$	Скорость, $v, \text{см}/\text{с}$	Re	Опытные значения		Теоретические значения	
			Δh_2	Δh_3				λ_2	λ_3	λ_2	λ_3

Примечание: индексы 2 и 3 относятся к трубам 2 и 3 (см. рис.3) соответственно.

8. Указать по каким формулам определяли теоретическое значение коэффициента гидравлического трения λ .

ЗАДАНИЯ ДЛЯ ПРАКТИЧЕСКИХ ЗАНЯТИЙ

Пример 1. По стальному трубопроводу диаметром $d = 200$ мм, длиной $l = 3000$ м перекачивается нефть в количестве 90 т/час. Плотность нефти $\rho = 900$ кг/м³, средняя вязкость – зимой $\nu = 15$, летом $\nu = 5$.

Определить потери напора на трение по длине трубопровода.

Потери напора на трение по длине определяются по формуле Дарси – Вейсбаха:

$$h_{\text{дл}} = \lambda \frac{L}{d} \cdot \frac{v^2}{2g}$$

Предварительно находим секундный весовой расход жидкости:

$$G = \frac{90 \cdot 1000}{3600} = 25 \text{ кг/с}$$

и соответствующий ему объемный расход:

$$Q = G/\rho = 25/900 = 0,028 \text{ м}^3/\text{с}.$$

При этом средняя скорость движения жидкости в трубопроводе будет равна:

$$v = \frac{Q}{\frac{\pi \cdot d^2}{4}} = \frac{0,028}{\frac{3,14 \cdot 0,2^2}{4}} = 0,89 \text{ м/с}.$$

Кинематическая вязкость, определяемая по формуле:

$$\nu = 0,0731 \cdot E - \frac{0,0631}{E}$$

будет:

$$\text{– зимой} \quad \nu = 0,0731 \cdot 15 - \frac{0,0631}{15} = 1,092 \text{ см}^2/\text{с};$$

$$\text{– летом} \quad \nu = 0,0731 \cdot 5 - \frac{0,0631}{5} = 0,355 \text{ см}^2/\text{с}.$$

Далее устанавливаем характер режима движения жидкости в трубопроводе. Для этого находим число Рейнольдса:

$$Re = \frac{v \cdot d}{\nu}.$$

Имеем:

$$\text{– зимой} \quad Re = \frac{89 \cdot 20}{1,092} = 1630;$$

$$\text{– летом} \quad Re = \frac{89 \cdot 20}{0,355} = 5014.$$

Сравнивая полученные значения с критическим значением числа Рейнольдса $Re_{кр} = 2300$, приходим к выводу, что зимой (когда $Re < Re_{кр}$) в трубопроводе будет иметь место ламинарный режим, а летом (когда $Re > Re_{кр}$) – турбулентный.

Сначала рассматриваем зимние условия перекачки. Для этого случая коэффициент λ в формуле Дарси – Вейсбаха определяется по формуле Пуазейля:

$$\lambda = 64 / Re = 64 / 1620 = 0,0395.$$

Соответствующие потери напора будут:

$$h_{\text{ол}} = \lambda \frac{l}{d} \cdot \frac{v^2}{2g} = 0,0395 \cdot \frac{3000 \cdot 0,89^2}{0,2 \cdot 2 \cdot 9,81} = 23,9 \text{ м}.$$

В летних условиях так как $Re = 5014$ имеем турбулентный режим движения в области гидравлически гладких труб ($4000 < Re < 10^5$). Поэтому для определения коэффициента λ применяем формулу Блазиуса:

$$\lambda = \frac{0,3165}{Re^{0,25}} = \frac{0,3165}{5014^{0,25}} = 0,0376.$$

При этом:

$$h_{\text{ол}} = \lambda \frac{l}{d} \cdot \frac{v^2}{2g} = 0,0376 \cdot \frac{3000 \cdot 0,89^2}{0,2 \cdot 2 \cdot 9,81} = 22,7 \text{ м}.$$

Задача 1. Определить потери напора при подаче воды со скоростью $v = 0,12$ м/с через трубку диаметром $d = 0,02$ м и длиной $l = 20$ м при температуре воды $t = 10$ °С.

Ответ: $h_{\text{дл}} = 0,0257$ м.

Задача 2. Определить потери напора при движении воды в трубопроводе длиной $l = 2000$ м, диаметром $d = 200$ мм, скорость движения воды $v = 0,1$ м/с при температуре воды $t = 10$ °С. Трубы бетонные с тщательно сглаженной поверхностью ($\Delta = 0,5$ мм).

Ответ: $h_{\text{дл}} = 0,14$ м.

Задача 3. Определить потери напора при движении воды в трубопроводе длиной $l = 1000$ м при расходе $Q = 100$ л/с, если трубы чугунные, бывшие в эксплуатации, диаметром $d = 250$ мм, высота выступа шероховатости $\Delta = 1,35$ мм, температура воды $t = 10$ °С.

Ответ: $h_{\text{дл}} = 26,4$ м.

КОНТРОЛЬНЫЕ ВОПРОСЫ

1. Как определить общие потери напора в системе труб?
2. Как зависит потеря напора по длине $h_{\text{дл}}$ от скорости потока при равномерном движении жидкости в круглой трубе?
3. Объясните, как происходит движение жидкости на начальном участке трубопровода?
4. Оказывает ли влияние режим движения жидкости на потери напора по длине?
5. По какому закону изменяются скорости в сечении при ламинарном режиме движения в трубе круглого сечения?
6. По какому закону изменяются касательные напряжения в трубе круглого сечения?
7. Как связаны средняя и максимальная скорости в поперечном сечении круглой трубы при ламинарном режиме движения?
8. По какому закону изменяются скорости в сечении при турбулентном режиме движения в трубе круглого сечения?
9. Что такое абсолютная шероховатость?
10. Что такое относительная шероховатость?
11. Дайте понятие гидравлически гладких и гидравлически шероховатых труб.

12. Чем обусловлены потери на трение?
13. Изобразите зависимость коэффициента λ от числа Рейнольдса и относительной шероховатости и поясните ее.
14. Как изменится коэффициент гидравлического трения λ при увеличении температуры транспортируемой с постоянным расходом жидкости при ламинарном режиме движения?
15. Как изменится коэффициент λ в квадратичной области сопротивления при увеличении температуры?
16. Как изменится коэффициент λ с увеличением скорости в переходной области?
17. Во сколько раз изменятся потери напора при ламинарном режиме, если расход увеличится в два раза?
18. Во сколько раз изменятся потери напора в области квадратичного сопротивления, если расход уменьшить в два раза?
19. Во сколько раз изменятся коэффициент λ в квадратичной области сопротивления при увеличении расхода в два раза?
20. Что такое эквивалентная шероховатость?
21. Почему значение λ , полученное в опытах Мурина, отличается от значений λ в опытах Никурадзе?
22. Как изменится коэффициент λ при увеличении абсолютной шероховатости Δ , если режим движения ламинарный?
23. Как изменится коэффициент λ в области гидравлически шероховатых труб при увеличении относительной шероховатости?

ЛИТЕРАТУРА

1. Альтшуль, А. Д. Гидравлика и аэродинамика / А. Д. Альтшуль, П. Г. Кисилев. – М. : Стройиздат, 1975. – 323 с.
2. Штеренлихт, Д. В. Гидравлика : учебник для вузов / Д. В. Штеренлихт. – М. : Энергоатомиздат, 1984. – 640 с.
3. Чугаев, Р. Р. Гидравлика / Р. Р. Чугаев. – Л. : Энергия, 1982. – 600 с.
4. Ботук, Б. О. Гидравлика / Б. О. Ботук. – М. : Вышш. шк., 1962. – 450 с.
5. Медведев, В. Ф. Гидравлика и гидравлические машины : учеб. пособие / В. Ф. Медведев. – Минск : Вышш. шк., 1998. – 311 с.
6. Рабинович, Е. З. Гидравлика / Е. З. Рабинович – М. : Физматгиз, 1963. – 408 с.

МОДУЛЬ 8

ПОТЕРИ НАПОРА ПРИ НЕРАВНОМЕРНОМ ДВИЖЕНИИ ЖИДКОСТИ

ВВЕДЕНИЕ

Местными гидравлическими сопротивлениями называются элементы трубопроводов, в которых потери энергии происходят за счет деформации потока, вызванные изменением размеров или конфигурации их. Причинами этих потерь являются изменение скорости, отрыв транзитного потока от стенок и вихреобразования. В местном гидравлическом сопротивлении часть механической энергии, которой обладает поток, переходит в тепло и рассеивается в нем.

К простейшим местным сопротивлениям относятся внезапные или постепенные расширения, сужения и повороты канала, трубопровода. Более сложные сопротивления (например, вентиль, клапан и др.) представляют собой соединения или комбинации перечисленных простейших сопротивлений.

При протекании вязкой жидкости через местные сопротивления и участки трубопровода, непосредственно примыкающие к ним (см. модуль 7, п. 1), происходит изменение вектора средней скорости. Обычно причиной изменения средней скорости служит изменение геометрии границ потока (т.е. изменение площади сечения) или изменение направления движения жидкости. Во многих случаях может происходить изменение и значения средней скорости, и направления движения (например, при прохождении жидкости через некоторые фасонные части трубопроводов).

В рассматриваемых случаях на коротких участках потока происходят изменения кинематических параметров. В пределах таких участков движение жидкости неравномерное.

В водопроводных магистральных трубах потери напора на местные сопротивления обычно весьма невелики (не более 10 ÷ 20 % потерь напора на трение). В воздухопроводах вентиляционных и пневмотранспортных установок, в дутьевых установках, котельных потери на преодоление местных сопротивлений часто значительно больше потерь напора на трение. Местные сопротивления являются весьма существенными и при расчете паропроводов.

1. ПОТЕРИ НАПОРА НА НАЧАЛЬНЫХ УЧАСТКАХ ТРУБОПРОВОДОВ

На начальных участках труб происходит изменение распределения кинематических параметров потока от начального их распределения (на входе) до распределения, соответствующего стабилизированному (или равномерному) движению (см. рис. 7.2). Распределение скоростей по живому сечению на входе близко к равномерному. На длине начального участка происходит изменение эпюры скоростей, которая асимптотически приближается к виду, характерному для полностью развитого (стабилизированного) данного режима движения. Как известно, плоская эпюра скоростей при стабилизированном ламинарном движении – парабола, а при стабилизированном турбулентном движении – логарифмическая кривая. Потери напора на начальных участках больше, чем на участках такой же длины данного трубопровода, но при равномерном (стабилизированном) движении: при ламинарном движении – приблизительно на $(0,2 \div 0,4) v^2 / 2g$, а при турбулентном – приблизительно на $(0,1 \div 1,5) v^2 / 2g$ в зависимости от интенсивности турбулентности на входе.

Длина начального участка при ламинарном напорном движении жидкости в трубе по С.М. Таргу равна $0,04 Re_d$.

При турбулентном напорном движении длина начального участка зависит от того, будет ли данная труба гидравлически гладкой или гидравлически шероховатой.

Для турбулентного движения длину $l_{нач}$ для всех областей сопротивления можно определить по формуле, предложенной В.С. Боровковым и Ф.Г. Майрановским:

$$\frac{l_{нач}}{d} = \frac{0,52}{\lambda},$$

где λ – коэффициент Дарси при стабилизированном (равномерном) движении.

Для ламинарного движения с учетом того, что $\lambda = 64 / Re$, эта формула имеет вид:

$$\frac{l_{нач}}{d} = \frac{2,56}{\lambda}.$$

Сравнение этих формул показывает, что при одинаковых значениях λ и d длина $l_{нач}$ при ламинарном режиме движения в 5 раз больше, чем при турбулентном.

2. ПОТЕРИ НАПОРА В МЕСТНЫХ СОПРОТИВЛЕНИЯХ

При протекании жидкости через местные сопротивления происходит изменение направления вектора средней скорости и его значения, изменение площади и / или ориентации живого сечения. Обычно причиной этих изменений является изменение геометрии границ потока.

При обтекании турбулентным потоком какой-либо преграды (рис. 8.1, а) происходит отрыв транзитной струи от твердой стенки. При этом возникают *циркуляционные области А* (если жидкость – вода, то эти зоны называются водоворотными). Остальная часть потока, именуемая *транзитной струей*, отделяется от циркуляционных областей *поверхностью раздела abcd*.

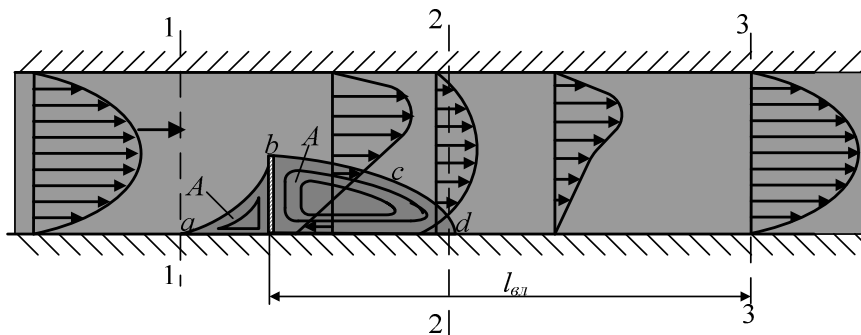


Рис. 8.1. Обтекание преграды турбулентным потоком
a – действительный поток; *б* – осредненный поток

Поверхность раздела носит неустановившийся и неустойчивый характер: периодически эта поверхность получает местные искривления, которые прогрессируют и переходят в отдельные водовороты (вальцы); эти водовороты попадают затем в транзитную струю и уносятся ею; поверхность раздела снова восстанавливается с тем, чтобы в последующие моменты времени опять распасться и свернуться в водовороты. Постоянное возникновение в районе поверхности раздела водоворотов, попадающих в транзитную струю, способствует повышению пульсаций скоростей и давлений в ней.

Переходя от рис. 8.1, а к **осредненному** потоку, водоворотную область показывают несколько условно (рис. 8.1, б). Штриховыми линиями здесь представлены линии тока осредненного потока, а не траектории частиц жидкости.

Водоворотная область характеризуется **возвратным течением**. Сечение 2-2, где заканчивается водоворотная зона, характеризуется как повышенной пульсацией скоростей и давлений, так и наличием сильно деформируемой эпюры скоростей. На протяжении некоторого участка потока между сечениями 2-2 и 3-3 происходит: а) затухание пульсаций до величин, свойственных равномерному движению, и б) выравнивание эпюры

скоростей, причем в сечении 3-3 эта эпюра принимает «нормальную» форму, свойственную равномерному течению.

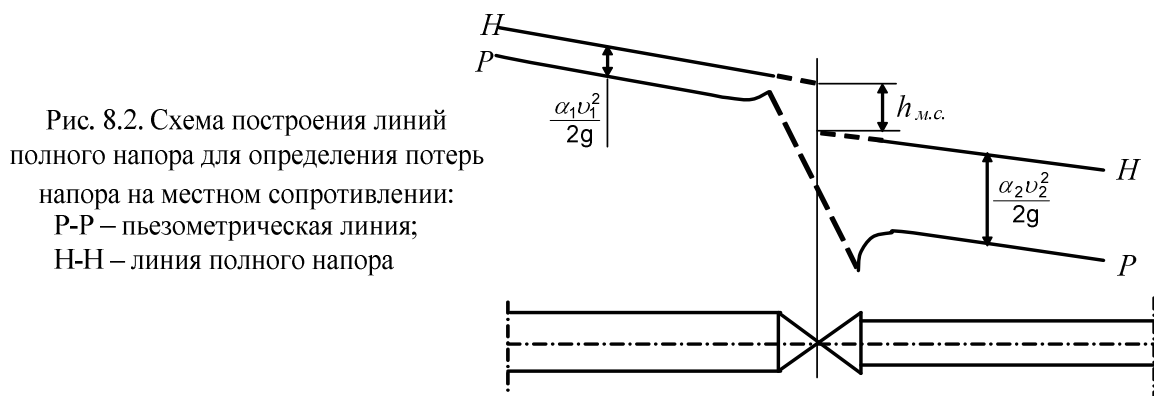
Через поверхность раздела благодаря пульсационным поперечным скоростям происходит некоторый обмен жидкости между водоворотной областью и транзитной струей. Турбулентные касательные напряжения, действующие вдоль поверхности раздела, относительно велики. Поэтому потеря напора в пределах водоворотной зоны получается большая. На длине переходного участка потери напора также повышенные по сравнению с участками равномерного движения.

Если по поверхности раздела $abcd$ установить криволинейную твердую стенку, то получим безотрывную транзитную струю, потеря напора при этом значительно уменьшится. Такое снижение потерь напора объясняется тем, что касательные напряжения, возникающие вдоль установленной стенки, значительно меньше турбулентных касательных напряжений, действующих вдоль поверхности раздела.

В результате всех этих явлений часть удельной энергии (напора) затрачивается на преодоление сопротивлений движению жидкости, возникающих в связи с работой сил трения внутри вязкой жидкости, часть механической энергии переходит в теплоту. При этом местные потери напора определяются по рис. 8.2:

$$h_{м.с} = \zeta_{м.с} \frac{v^2}{2g},$$

где $\zeta_{м.с}$ – безразмерный коэффициент местного сопротивления.



Коэффициент местного сопротивления показывает, какая часть потерь пьезометрического напора приходится на единицу скоростного.

$$\zeta_{м.с} = \frac{h_{м.с}}{v^2 / 2g}.$$

Коэффициенты местных сопротивлений ζ_m , также как и коэффициенты Дарси λ , могут являться функцией ряда факторов. Среди них главным является геометрическая форма. При напорном установившемся движении в общем случае для данной геометрической формы:

$$\zeta_{m.c} = f(Re, \Delta/d, Ka),$$

где Ka – число Кармана;

$$Ka = \frac{\sigma_u}{\nu} \text{ – учитывает турбулентность потока;}$$

σ_u – среднеквадратичное значение пульсационных составляющих;

ν – средняя скорость потока.

Во многих случаях относительная шероховатость не влияет на $\zeta_{m.c}$. Влияние числа Ka на $\zeta_{m.c}$ изучено пока недостаточно.

Большинство коэффициентов местных сопротивлений при напорном движении в трубопроводах не зависит от числа Re при $Re > 5 (10^3 - 10^4)$.

Рассматривая далее вопрос о величине потерь напора в местных сопротивлениях, будем иметь в виду только область квадратичного сопротивления.

3. ПОТЕРИ НАПОРА ПРИ ВНЕЗАПНОМ РАСШИРЕНИИ. ФОРМУЛА БОРДА

На рис. 8.3 показан случай, когда труба, имеющая диаметр D_1 , переходит в трубу, имеющую больший диаметр $D_2 (D_2 > D_1)$. Струя, выходящая из первой трубы, на некоторой длине расширяется и в сечении 2-2 заполняет все сечение второй трубы. На длине l_6 струи имеет место отрыв ее от стенок трубы и образование водоворотной зоны A .

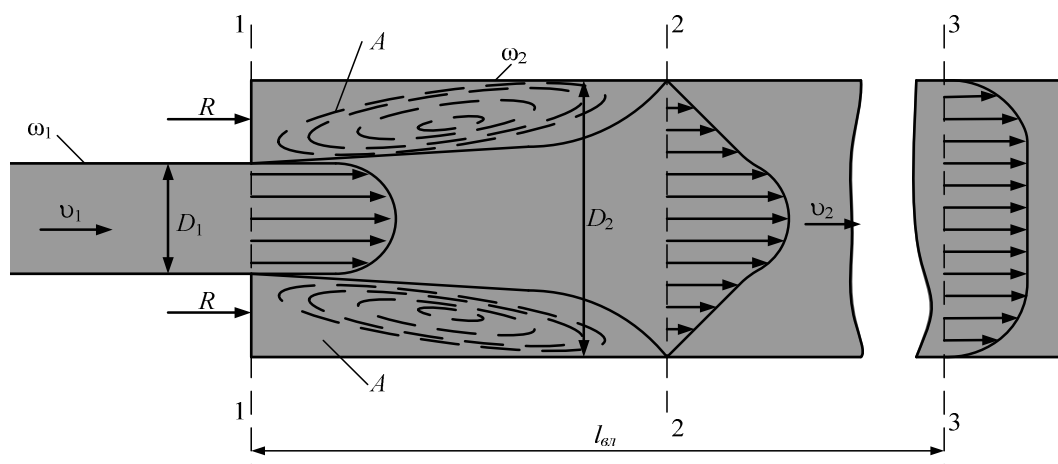


Рис. 8.3. К выводу формулы Борда. Внезапное расширение трубопровода

На протяжении расширяющейся струи и переходного участка получаем неравномерное движение.

Между сечениями 1-1 и 2-2 возникает местная потеря напора. Эту потерю назовем *потерей напора на внезапное расширение* и будем обозначать ее через $h_{в.р.}$. Впервые расчетную зависимость для $h_{в.р.}$ получил французский инженер Борда, который уподобил резкое расширение струи явлению удара неупругих твердых тел.

Выведем формулу Борда, пользуясь уравнениями Бернулли и количества движения. Соединяем сечения 1-1 и 2-2 уравнением Бернулли.

$$z_1 + \frac{p_1}{\gamma} + \frac{\alpha_1 v_1^2}{2g} = z_2 + \frac{p_2}{\gamma} + \frac{\alpha_2 v_2^2}{2g} + h_{в.р.} \quad (8.1)$$

Примем, что распределение скоростей в сечении 1-1 и 2-2 равномерное, то есть $\alpha_1 = \alpha_2 = 1$, тогда (8.1) перепишем в следующем виде:

$$h_{в.р.} = \left(\frac{v_1^2}{2g} - \frac{v_2^2}{2g} \right) + \left(\frac{p_1}{\gamma} - \frac{p_2}{\gamma} \right) \quad (8.2)$$

Разность давлений найдем, пользуясь теоремой механики об изменении количества движения к цилиндрическому объему, заключенному между сечениями 1-1 и 2-2 и стенкой трубы.

Примечание. Количество движения системы можно выразить через массу системы M и скорость центра масс \bar{v}_c :

$$KD = \bar{Q} = M \cdot \bar{v}_c.$$

Теорема импульсов для системы: *изменение количества движения системы за какое-либо время равно векторной сумме всех импульсов внешних сил, действующих на систему, за то же время.*

$$\Delta KD = \bar{Q} - \bar{Q}_0 = \sum \bar{S},$$

где \bar{Q}_0 – количество движения системы в момент $t = 0$;

\bar{Q} – количество движения в момент время t ;

\bar{S} – импульс внешней силы, действующей на точку за время t .

Полный импульс силы \bar{F} за время t , или импульс силы \bar{S} , определяют по формуле:

$$\bar{S} = \int_0^t \bar{F} dt = (\sum \bar{F}) dt.$$

Масса жидкости, которая за время dt проходит через сечения 1-1 и 2-2:

$$M = \rho \cdot Q \cdot dt,$$

где Q (без черты) – расход жидкости.

Тогда:

$$\Delta KD = \rho \cdot Q \cdot (v_2 - v_1) dt = (\sum \bar{F}) dt \quad (8.3)$$

В конечном счете, получим:

$$\Delta KД = \rho \cdot Q \cdot (v_2 - v_1) = \sum \bar{F}. \quad (8.4)$$

Рассмотрим проекции внешних сил на ось потока. В сечении 1-1, взятом по большому диаметру сразу за расширением, действует в направлении потока сила $P_1 = p_1 \omega_1$ и сила воздействия кольцевой стенки площадью $\omega_2 - \omega_1$ на поток $R = p_1(\omega_2 - \omega_1)$. Сумма этих сил $P_1 + R = p_1 \cdot \omega_2$. Сила давления в сечении 2-2, направлена против движения, $P_2 = p_2 \cdot \omega_2$. Проекциями сил трения на боковой стенке пренебрегаем из-за небольшой длины выделенного отсека. Проекция собственного веса отсека между сечениями 1-1 и 2-2 равна нулю.

Запишем (8.4) с учетом всех сил:

$$\rho \cdot Q \cdot (v_2 - v_1) = p_1 \omega_2 - p_2 \omega_2, \quad (8.5)$$

откуда, имея в виду, что $\rho = \gamma / g$ и $v_2 = Q / \omega_2$, получаем:

$$\frac{p_1}{\gamma} - \frac{p_2}{\gamma} = \frac{Q(v_2 - v_1)}{\omega_2 g} = \frac{(v_2 - v_1)}{g} v_2. \quad (8.6)$$

Подставляя (8.6) в (8.2), имеем:

$$h_{e.p.} = \frac{v_1^2}{2g} - \frac{v_2^2}{2g} + \frac{2(v_2 - v_1)v_2}{2g} = \frac{v_1^2 - v_2^2 + 2v_2^2 - 2v_1v_2}{2g}, \quad (8.7)$$

или окончательно:

$$h_{e.p.} = \frac{(v_1 - v_2)^2}{2g}, \quad (8.8)$$

где разность $(v_1 - v_2)$ называют *потерянной скоростью*.

Формула (8) называется *формулой Борда*. Согласно этой формуле *потеря напора при резком расширении равняется скоростному напору, отвечающему потерянной скорости*.

Так как по уравнению неразрывности $v_1 \omega_1 = v_2 \omega_2$, то формулу (8.8) можно представить:

$$h_{e.p.} = \left(1 - \frac{\omega_1}{\omega_2}\right)^2 \frac{v_1^2}{2g},$$

или

$$h_{e.p.} = \left(\frac{\omega_2}{\omega_1} - 1\right)^2 \frac{v_2^2}{2g}.$$

Отсюда коэффициенты сопротивления при внезапном расширении потока:

$$\zeta_{e.p1.} = (1 - \omega_1 / \omega_2)^2; \quad \zeta_{e.p2.} = (\omega_2 / \omega_1 - 1)^2.$$

4. ВЫХОД ИЗ ТРУБЫ. ДИФFUЗОР. ВНЕЗАПНОЕ СУЖЕНИЕ. ВХОД В ТРУБУ. КОНFUЗОРЫ. ПОВОРОТ

Выход из трубы в неподвижную жидкость (бак, бассейн, водохранилище) является частным случаем внезапного расширения при $\omega_2 \gg \omega_1$. В этом случае (рис. 8.4) можно использовать выражение для коэффициента сопротивлений при внезапном расширении:

$$\zeta_{в.р1.} = \left(1 - \frac{\omega_1}{\omega_2}\right)^2,$$

а так как ω_2 в этом случае гораздо больше, чем ω_1 , то принимаем:

$$\zeta_{вых} = 1.$$

Постепенное расширение (рис. 8.5) (диффузоры). В расчетах потери напора в диффузорах часто разделяются на потери, связанные с расширением сечения h_p и потери по длине диффузора $h_{дл.}$. Соответственно коэффициент сопротивления делится на коэффициенты сопротивления расширения ζ_p и $\zeta_{дл.}$.

$$\zeta_{диф} = \zeta_p + \zeta_{дл.}$$

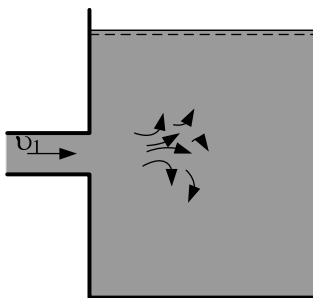


Рис. 8.4. Выход из трубы

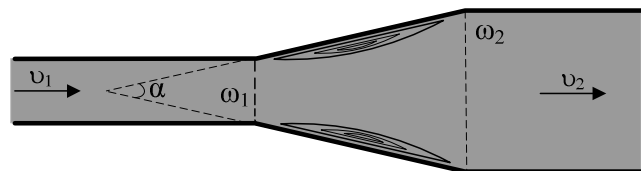


Рис. 8.5. Постепенное расширение

При движении жидкости в диффузоре скорости по длине уменьшаются. Соответственно, по уравнению Бернулли давление увеличивается (градиент $dp/dl > 0$ – положительный градиент давления). При этом вблизи стенок жидкость обладает столь малой кинетической энергией, что при значительном нарастании давления она останавливается или даже начинает двигаться обратно. Происходит вихреобразование и отрыв потока от стенки. Интенсивность этих явлений возрастает с увеличением угла расширения диффузора. Безотрывное движение жидкости в диффузоре наблюдается при угле $\theta = 8 - 10^\circ$.

Внезапное сужение. При внезапном сужении (рис. 8.6), так же как и при внезапном расширении, за кромкой сужения происходит отрыв потока

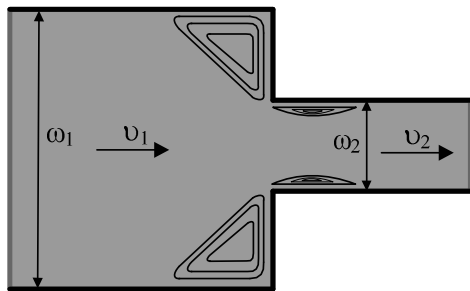


Рис. 8.6. Внезапное сужение

от твердой стенки и образование транзитной струи, которая сначала испытывает сжатие, а затем – расширяется. Между твердой стенкой и поверхностью транзитной струи образуется водоворотная зона. Образуются вихри, которые в результате обмена жидкостью между водоворотной зоной и транзитной струей проникают в поток, где гасятся трением. В результате ра-

боты сил трения часть механической энергии потока переходит в теплоту.

При числах $Re > 10^4$ коэффициент $\zeta_{с.с.}$ зависит только от отношения ω_2/ω_1 . Значения коэффициента $\zeta_{с.с.}$ приведены в справочниках или определяются по формуле $\zeta_{с.с.} = 0,5 \cdot (1 - \omega_2/\omega_1)$.

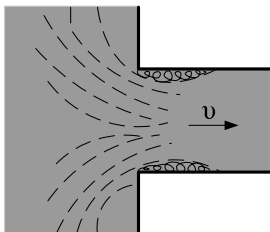


Рис. 8.7. Вход в трубу

Вход в трубу (рис. 8.7) является частным случаем внезапного сужения. Если труба присоединена перпендикулярно стенке бассейна и кромка входного отверстия острая, то $\zeta_{вх.} = 0,5$; при слегка скругленной кромке $\zeta_{вх.} = 0,2 \div 0,25$, а при весьма плавном очертании входной кромки $\zeta_{вх.} = 0,05 \div 0,1$.

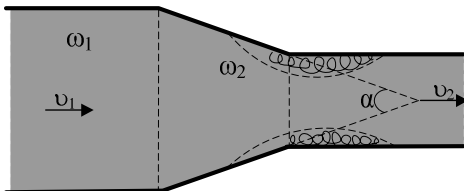


Рис. 8.8. Конфузор

Постепенное сужение (конфузоры) (рис. 8.8). При движении жидкости в конфузоре вдоль потока скорость растет, а давление уменьшается (градиент давления $dp/dl < 0$). Причин к появлению вихреобразования и отрыва потока в конфузоре нет.

Лишь на выходе из конфузора при прямолинейных образующих труб имеется сжатие потока и отрыв потока от стенки, но эта зона меньше, чем при внезапном сужении.

Опыты показывают, что при одном и том же угле конусности θ потери напора на участках расширения больше, чем на участках сужения.

Поворот. При изменении направления потока появляются центробежные силы, направленные от центра кривизны к внешней стенке трубы. Давление в пределах поворота у внешней стенки больше, чем у внутренней. Соответственно, скорости у внешней стенки меньше, чем у внутренней. Вследствие этого, вдоль боковых стенок трубы, вблизи поверхности которых скорость невелика, будет происходить движение жидкости от внешней стенки к внутренней, то есть возникает поперечная циркуляция в потоке. В результате образуется так называемый парный (двойной) вихрь, который

накладывается на поступательное движение; линии тока становятся винтообразными (рис. 8.9). Происходит отрыв потока от обеих стенок, образуются водоворотные области с обратными направлениями линий тока в них у стенок трубы.

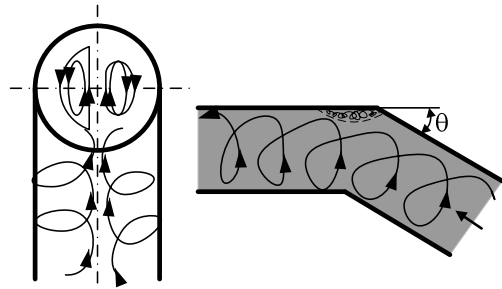


Рис. 8.9. Поворот

Повышенная пульсация скоростей и интенсивное перемешивание частиц наряду с затратами энергии потока на поддержание водоворотных областей на поворотах приводят к увеличенным потерям напора на повороте по сравнению с потерями на прямолинейных участках.

5. ЭКВИВАЛЕНТНАЯ ДЛИНА. ВЗАИМНОЕ ВЛИЯНИЕ МЕСТНЫХ СОПРОТИВЛЕНИЙ

Эквивалентная длина. Для упрощения расчета трубопроводов часто используют понятие о так называемой *эквивалентной длине* местного сопротивления, то есть об участке данного трубопровода такой длины, на котором потери напора по длине равны местной потере напора:

$$h_{м.с} = \zeta_{м.с} \frac{v^2}{2g} = h_{дл.экв.} = \lambda \frac{l_{экв}}{d} \frac{v^2}{2g},$$

или

$$\frac{l_{экв}}{d} = \frac{\zeta_{м.с}}{\lambda}.$$

Взаимное влияние местных сопротивлений. Приводимые в справочниках экспериментальные данные о коэффициентах местных сопротивлений относятся к движению жидкости с нормальным (выравненным) полем скоростей. В практике местные сопротивления размещены иногда настолько близко одно к другому, что поток между ними не успевает выравниваться, поскольку вихреобразования, возникающие при проходе через местное сопротивление, сказываются на значительном протяжении вниз по течению. То расстояние после местного сопротивления, в пределах которого устанавливается нормальная (выравненная) эпюра скоростей и прекращается влияние местного сопротивления на поток, называется *длиной влияния* $l_{вл}$ местного сопротивления.

Иногда совокупная потеря напора в системе исчисляется путем простого суммирования потерь напора в отдельных местных сопротивлениях, как если бы каждое сопротивление существовало самостоятельно и независимо от других местных сопротивлений. Этот метод простого суммирования (так называемый принцип наложения потерь, или суперпозиция) дает правильные результаты лишь в том случае, если сопротивления расположены на взаимных расстояниях, превышающих длину влияния. В противном случае возмущающее влияние одного местного сопротивления сказывается на других. Так (рис. 8.10), поворот трубы под углом 30° вызывает сопротивление с коэффициентом $\zeta = 0,11$; поворот под углом 60° дает $\zeta = 0,47$; если же соединить оба поворота последовательно, то вместо увеличения коэффициента сопротивления достигается его уменьшение до $\zeta = 0,4$.

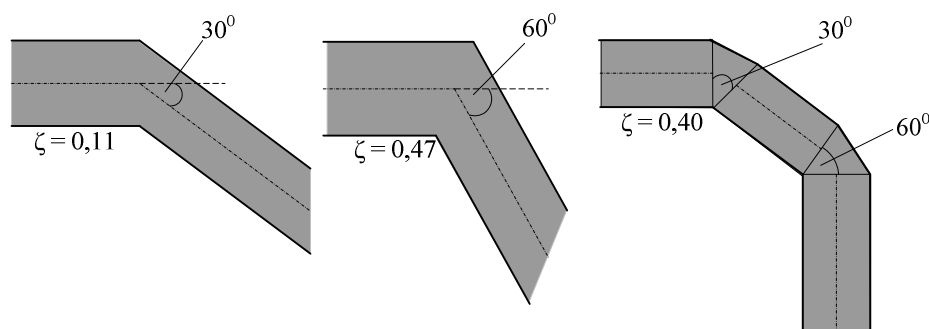


Рис. 8.10. К расчету взаимного влияния местных сопротивлений

При больших числах Рейнольдса для оценки длины влияния пользуются соотношением:

$$l_{вл} \geq (30 - 40)d.$$

В действительности длина влияния зависит как от геометрии местного сопротивления, так и от числа Рейнольдса (возрастая с его увеличением) и относительной шероховатости трубопровода, то есть:

$$\frac{l_{вл}}{d} = f\left(\zeta_{кв}; \text{Re}; \frac{\Delta}{d}\right).$$

Исследования показали, что длина влияния местного сопротивления во всей области турбулентного движения описывается зависимостями вида:

$$\frac{l_{вл}}{d} = f(\lambda; \zeta_{кв}),$$

где λ – коэффициент гидравлического трения трубы, на которой расположены местные сопротивления;

$\zeta_{кв}$ – коэффициент рассматриваемого местного сопротивления в квадратичной области.

В случаях, когда расстояние между отдельными местными сопротивлениями меньше длины влияния, суммарную величину коэффициента местных сопротивлений можно установить с помощью экспериментов. Она может быть как больше, так и меньше суммы соответствующих величин коэффициентов единичных сопротивлений в зависимости от длины прямого участка между ними.

На рис. 8.11 показано изменение суммарного коэффициента сопротивления двух незакругленных поворотов под углом $\alpha = 45^\circ$ в зависимости от длины вставки между ними.

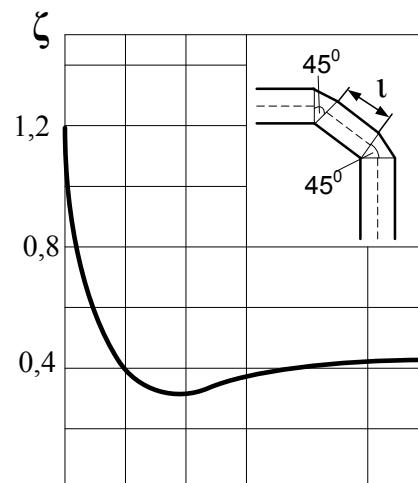


Рис. 8.11. Зависимость коэффициента суммарного сопротивления двух поворотов от расстояния между ними

6. ЗАВИСИМОСТЬ КОЭФФИЦИЕНТОВ МЕСТНЫХ СОПРОТИВЛЕНИЙ ОТ ЧИСЛА РЕЙНОЛЬДСА

Приведенные в справочных таблицах данные о коэффициентах местных сопротивлений относятся к турбулентному движению с большими числами Рейнольдса, когда влияние вязкости проявляет себя незначительно. При движении жидкости с малыми числами Рейнольдса коэффициенты местных сопротивлений зависят не только от геометрических характеристик каждого местного сопротивления, но и от числа Рейнольдса.

Зависимость коэффициента ζ_m для различных местных сопротивлений от числа Рейнольдса приведены в справочной литературе. В большинстве случаев с увеличением Re коэффициент сопротивления ζ_m уменьшается (рис. 8.12). Автомодельность коэффициентов от Re при резких переходах наступает при $Re \geq 3000$, а при плавных переходах – при $Re \geq 10\,000$.

При очень малых числах Re жидкость течет через местные сопротивления без отрыва; потери напора обуславливаются непосредственным действием сил вязкого трения и про-

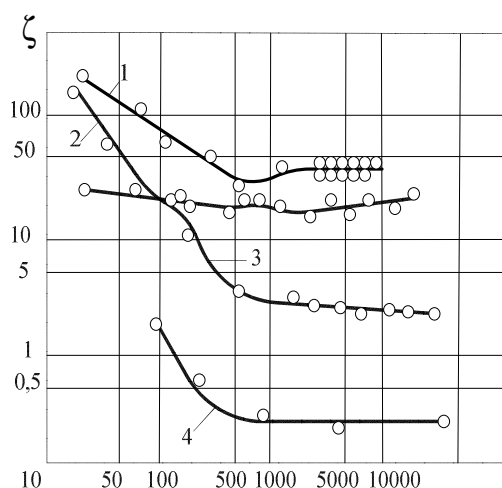


Рис. 8.12. Зависимость $\zeta = f(Re)$ для некоторых видов местных сопротивлений:
1 – шаровой клапан; 2 – вентиль;
3 – задвижка; 4 – тройник

порциональны скорости потока в первой степени. Коэффициенты местного сопротивления в этом случае связаны с числом Рейнольдса зависимостью:

$$\zeta_{м.с} = A/Re,$$

где A – коэффициент, зависящий от вида местного сопротивления и степени стеснения потока (приведен в таблицах).

С увеличением числа Re наряду с потерями на трение возникают потери напора, обусловленные отрывом потока и образованием вихрей (переходная область сопротивления). При достаточно больших числах Рейнольдса вихреобразование приобретает основное значение, потери напора становятся пропорциональны квадрату скорости, так как коэффициент перестает зависеть от числа Рейнольдса и определяется только геометрией потока.

Для ориентировочной оценки коэффициентов местных сопротивлений (в переходной области) может служить следующая формула:

$$\zeta_{м.с} = A/Re + \zeta_{кв}.$$

ЛАБОРАТОРНАЯ РАБОТА № 6

«ИЗМЕРЕНИЕ ПОТЕРЬ НАПОРА В МЕСТНЫХ СОПРОТИВЛЕНИЯХ»

Цель работы:

1. Получить опытным путем значения коэффициентов местных сопротивлений ζ (дзэта): вентиля – $\zeta_{вент}$; пробочного крана – $\zeta_{пр.кр}$; внезапного расширения – $\zeta_{в.р}$; внезапного сужения – $\zeta_{в.с}$.

2. Сравнить значения $\zeta_{в.р}$ и $\zeta_{в.с}$, полученные в опытах, с теоретическими.

Общие сведения

Всякое изменение направления потока жидкости и его скорости (всякая деформация) влечет за собой уменьшение энергии потока. Потерянная механическая энергия обращается в тепловую, которая рассеивается в окружающей среде (стенках трубопровода, атмосфере, грунте). Участки трубопровода, на которых происходят потери энергии потока жидкости, называются *гидравлическими сопротивлениями*.

Гидравлическое сопротивление называется местным, если участок трубопровода, занимаемый им, одного порядка с диаметром трубопровода.

Примерами местных сопротивлений могут служить сужение и расширение потока (изменение скорости потока по величине), колена, изменение скорости потока по направлению, тройники (то и другое вместе), вентили, задвижки, краны, клапаны и др.

Потери энергии, возникающие при деформации потока жидкости на местных сопротивлениях, отнесенные к единице веса жидкости, называются *местными потерями напора*.

Напор, теряемый на местных сопротивлениях $h_{м.с.}$, выражается в долях скоростного напора и определяется как:

$$h_{м.с.} = \zeta_{м.с.} \cdot \frac{v^2}{2g}, \quad (1)$$

где $\zeta_{м.с.}$ – коэффициент местного сопротивления, являющийся для данного сопротивления величиной постоянной.

Скоростной напор жидкости до и после местного сопротивления остается постоянным (если $d = \text{const}$), восстанавливаясь, несмотря на изменения в пределах местного сопротивления, за счет перехода в него пьезометрического напора.

Коэффициент местного сопротивления показывает, какая часть потеряннного на данном местном сопротивлении пьезометрического напора приходится на единицу скоростного, то есть:

$$\zeta_{м.с.} = \frac{h_{м.с.} \cdot 2g}{v^2}, \quad (2)$$

где $h_{м.с.} = \Delta p / \gamma$ – потерянный пьезометрический напор;

$\frac{\Delta p}{\gamma} = \frac{p_1 - p_2}{\gamma}$ – разность пьезометрических напоров до и после местного сопротивления;

v – средняя скорость движения жидкости в трубопроводе.

При ламинарном движении коэффициент $\zeta_{м.с.}$ является функцией

числа Re :

$$\zeta_{м.с.} = A + \frac{B}{Re}, \quad (3)$$

где A и B – const, различные для разных местных сопротивлений.

При малых значениях Re второе слагаемое оказывает существенное влияние на $\zeta_{м.с.}$.

Для случая внезапного расширения – сужения коэффициент местного сопротивления $\zeta_{м.с.}$ может быть определен теоретически.

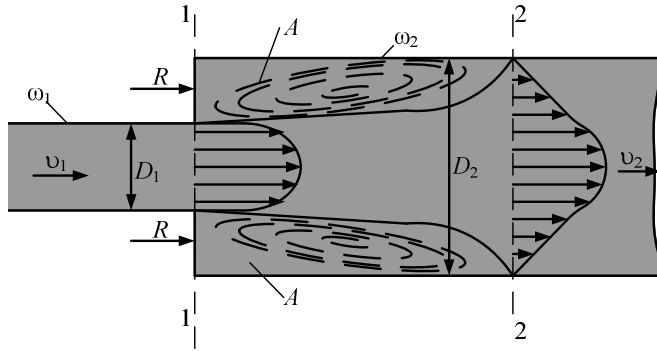


Рис. 1. Внезапное расширение

При внезапном расширении основные потери напора возникают за счет соударения частиц жидкости, движущихся со скоростью v_1 , с частицами жидкости, движущихся со скоростью v_2 , незначительная часть энергии расходуется на вихреобразование (рис. 1).

Французский ученый Борд, исходя из теории удара, получил зависимость для определения потерь энергии при внезапном расширении потока в напорном трубопроводе:

$$h_{в.р.} = \frac{(v_1 - v_2)^2}{2g}, \quad (4)$$

где v_1 и v_2 – средние скорости потока соответственно на узком и широком участках трубопровода.

Теорему Борда можно сформулировать следующим образом: потеря напора при внезапном расширении потока равна скоростному напору, соответствующему потерянной скорости.

Воспользовавшись уравнением неразрывности:

$$v_1 \cdot \omega_1 = v_2 \cdot \omega_2,$$

формулу (4) можно привести к одному из следующих двух видов:

$$h_{в.р.} = \left(1 - \frac{\omega_1}{\omega_2}\right)^2 \cdot \frac{v_1^2}{2g} \quad (5)$$

$$h_{в.р.} = \left(\frac{\omega_2}{\omega_1} - 1\right)^2 \cdot \frac{v_2^2}{2g}. \quad (6)$$

Если ввести обозначения:

$$\left(1 - \frac{\omega_1}{\omega_2}\right)^2 = \zeta_{в.р.}; \quad \left(\frac{\omega_2}{\omega_1} - 1\right)^2 = \zeta_{в.р.},$$

то выражения (5) и (6) могут быть приведены к общему виду формул для определения потерь напора:

$$h_{в.р.} = \zeta_{в.р.} \cdot \frac{v_1^2}{2g} \text{ или } h_{в.р.} = \zeta_{в.р.} \cdot \frac{v_2^2}{2g} \quad (7)$$

При внезапном сужении (рис. 2) происходит сжатие струи (ее площадь уменьшается до ω_c). Учитывая, что потери напора обусловле-

ны в основном расширением струи, коэффициент $\zeta_{в.с.}$ можно определить по формуле:

$$\zeta_{в.с.} = \left(\frac{\omega_2}{\omega_c} - 1 \right)^2 \quad (8)$$

Заменяя степень сжатия струи коэффициентом сжатия:

$$\varepsilon = \omega_c / \omega_2, \text{ получим: } \zeta_{в.с.} = (1/\varepsilon - 1)^2.$$

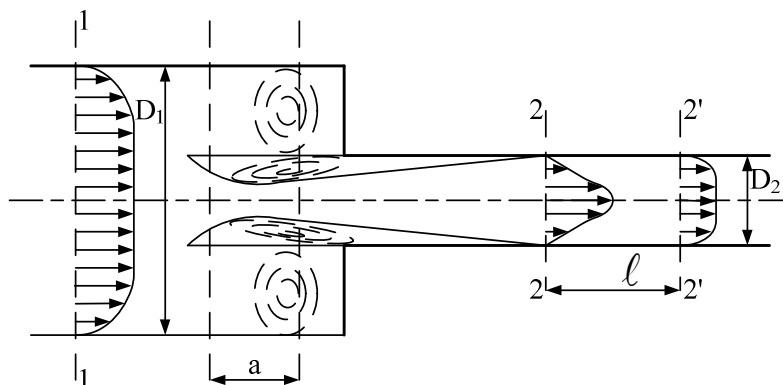


Рис. 2. Внезапное сужение

Описание опытной установки

Вода в трубопровод (рис. 3) поступает из напорного бака и, пройдя по трубопроводу с установленными на нем местными сопротивлениями 1, 2, 3, 4, 5 сливается в мерный бак 6. Пьезометрические напоры до и после местных сопротивлений измеряются пьезометрами, установленными на щите 8. С помощью вентилей 5, можно регулировать расход и, следовательно, скорость движения жидкости в трубопроводе.

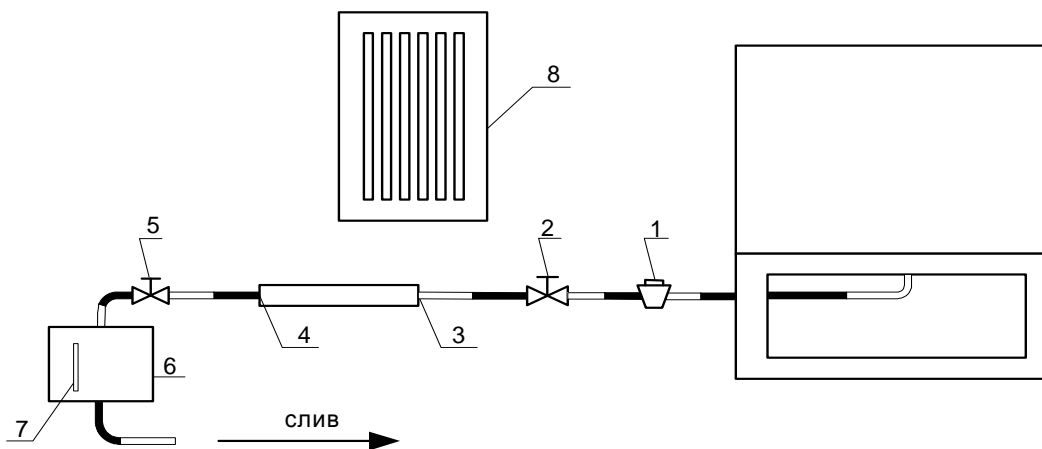


Рис. 3. Схема лабораторной установки

Порядок проведения работы

1. Полностью открыть вентиль 1 и пробочный кран 2.
2. Открыть вентиль 5 с таким расчетом, чтобы мениски жидкости в пьезометрах оставались в пределах стеклянных трубок.
3. Не изменяя положение вентиля 5, измерить секундный расход жидкости в трубопроводе. Для этого по водомерному стеклу 7 (цена одного деления $2,5 \text{ л} = 2500 \text{ см}^3$), установленному на мерном баке 6, определить, за какое время t (по секундомеру) протекает объем воды V (например, 10 л).
4. Расход жидкости Q определяют по формуле: $Q = V / t$, ($\text{см}^3/\text{с}$).
5. Измерить перепад уровней жидкости Δh (потерянный пьезометрический напор) в пьезометрах до и после пробочного крана 1, вентиля 2, внезапного расширения 3 и внезапного сужения 4.
6. Изменяя степень открытия вентиля 5, повторить экспериментальное наблюдение трижды.
7. Закончив опыты, слить воду из мерного бака 6, перекрыть трубопровод.
8. Для каждого замера определить значение коэффициентов местных сопротивлений $\zeta_{м.с}$ по формуле:

$$\zeta_{м.с} = \frac{2g \cdot \Delta h}{v^2},$$

- где Δh – потери напора на соответствующих местных сопротивлениях;
 v – средняя скорость потока $v = Q / \omega$;
 ω – площадь поперечного сечения потока;
 g – ускорение свободного падения, $\text{см}/\text{с}^2$.

8. Сравнить полученные результаты для $\zeta_{в.р.}$ с теоретическим $\zeta_{в.р.} = \left(\frac{\omega_2}{\omega_1} - 1 \right)^2$, полученные значения $\zeta_{в.с.}$ с теоретическим $\zeta_{в.с.} = \left(\frac{1}{\epsilon} - 1 \right)^2$.

9. Данные свести в табл. 1.

Таблица 1

Экспериментальная таблица

Измеряемые и искомые величины	Единицы измерения	Вид сопротивления								
		пробочный кран		вентиль		внезапное расширение		внезапное сужение		
		1	2	1	2	1	2	1	2	
1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	
Объем жидкости, V	см^3									
Время наполнения объема, t	с									
Расход, $Q = V / t$	$\text{см}^3/\text{с}$									

Окончание табл. 1

1	2	3	4	5	6	7	8	9	10
Скорость, $v = Q/\omega$	см/с								
Разность уровней, Δh	см								
Диаметр, d	см	2,56	2,56	2,56	2,56	2,56	2,56	2,56	2,56
Диаметр, D	см	–	–	–	–	–	10	10	10
Площадь, ω_1	см ²								
Площадь, ω_2	см ²	–	–	–	–	–			
Коэффициент $\zeta_{м.с}$ (экспериментальные значения), $\zeta_{м.с} = \frac{2g \cdot \Delta h}{v^2}$	–								
Теоретическое значение $\zeta_{в.р.} = \left(\frac{\omega_2}{\omega_1} - 1\right)^2$	–	–	–	–	–	–		–	–
Теоретическое значение $\zeta_{в.с.} = \left(\frac{1}{\varepsilon} - 1\right)^2$	–	–	–	–	–	–	–		

Коэффициент сжатия ε можно принимать по табл. 2.

Таблица 2

Коэффициент сжатия

ω_1 / ω_2	0,01	0,1	0,2	0,3	0,4	0,5	0,6
ε	0,611	0,612	0,616	0,622	0,633	0,644	0,662

КОНТРОЛЬНЫЕ ВОПРОСЫ

1. Что называется местным сопротивлением?
2. Почему возникают потери напора в местных сопротивлениях?
3. Опишите движение жидкости на начальном участке трубопровода.
4. Как определить длину начального участка при ламинарном режиме движения жидкости в круглой трубе?
5. Как определить длину начального участка при турбулентном режиме движения жидкости в круглой трубе?
6. Как Вы думаете, почему длина начального участка при ламинарном режиме движения больше, чем при турбулентном?
7. Опишите движение жидкости через местные сопротивления.

8. Изобразите схематически характер течения при внезапном расширении потока.
9. Выведите формулу Борда. Какой она имеет физический смысл?
10. Изобразите схематически характер течения для местного сопротивления выход из трубы.
11. Изобразите схематически характер течения жидкости через диффузор.
12. Изобразите схематически характер течения жидкости через внезапное сужение.
13. Изобразите схематически характер течения жидкости через вход в трубу.
14. Изобразите схематически характер течения жидкости через конфузор.
15. Что такое эквивалентная длина?
16. Объясните, почему происходит взаимное влияние местных сопротивлений?
17. Что такое длина влияния местного сопротивления?
18. Можно ли использовать табличное значение коэффициента ζ при небольших числах Re ? Объясните Ваш ответ.
19. Как происходит изменение значения коэффициента ζ от числа Re ?
20. При каких числах Re наблюдается автомодельность коэффициента ζ от Re ?

ЛИТЕРАТУРА

1. Альтшуль, А. Д. Гидравлика и аэродинамика / А. Д. Альтшуль, П. Г. Кисилев. – М. : Стройиздат, 1975. – 323 с.
2. Штеренлихт, Д. В. Гидравлика : учебник для вузов / Д. В. Штеренлихт. – М. : Энергоатомиздат, 1984. – 640 с.
3. Чугаев, Р. Р. Гидравлика / Р. Р. Чугаев. – Л. : Энергия, 1982. – 600 с.
4. Ботук, Б. О. Гидравлика / Б. О. Ботук. – М. : Высш. шк., 1962. – 450 с.
5. Медведев, В. Ф. Гидравлика и гидравлические машины : учеб. пособие / В. Ф. Медведев. – Минск : Выш. шк., 1998. – 311 с.
6. Рабинович, Е. З. Гидравлика / Е. З. Рабинович – М. : Физматгиз, 1963. – 408 с.

МОДУЛЬ 9

ГИДРАВЛИЧЕСКИЕ РАСЧЕТЫ ТРУБОПРОВОДОВ ПРИ НАПОРНОМ ДВИЖЕНИИ ЖИДКОСТИ

ВВЕДЕНИЕ

При напорном движении трубопровод работает полным сечением. В этом случае живое сечение потока равно площади поперечного сечения трубопровода ω . При таком движении любое изменение расхода потока в каком-либо сечении трубопровода не вызывает изменения живого сечения потока, а приводит лишь к изменению давления и скорости движения жидкости.

Под *простым трубопроводом* будем понимать трубопровод, не имеющий ответвлений и состоящий из труб одного диаметра. Движение жидкости в трубопроводе обусловлено напором, равным разности H напоров в резервуарах – питателе и приемнике (рис. 9.1, *а*) или разности напоров в резервуаре-питателе и в струе на выходе из трубы (рис. 9.1, *б*). Если указанная разность напоров не будет изменяться во времени, то движение *установившееся*.

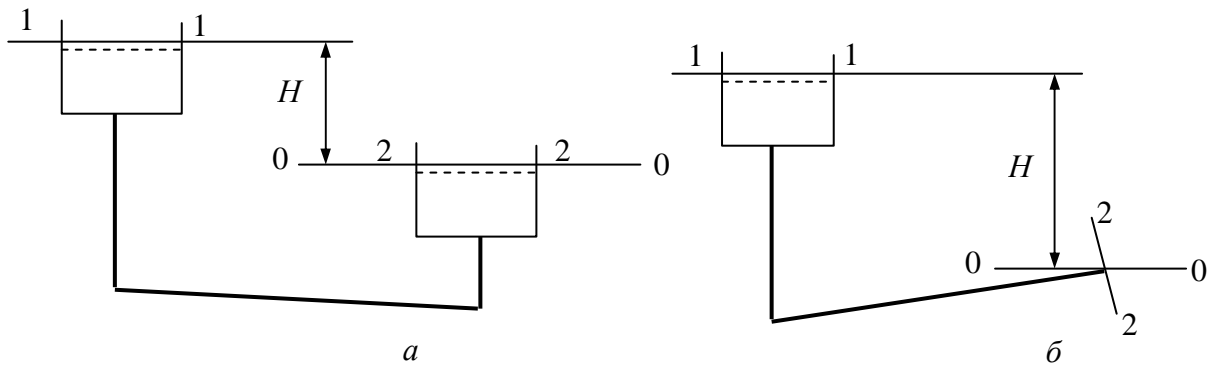


Рис. 9.1. Гидравлические схемы движения жидкости в простом трубопроводе:
а – истечение под уровень; *б* – истечение в атмосферу

Установившееся движение такое, когда в каждой точке области, где движется жидкость, местные скорости во времени не изменяются.

На различных участках трубопровода движение жидкости может быть равномерным и неравномерным. Равномерное движение наблюдается на линейных участках трубопровода находящихся вне зоны влияния местных сопротивлений и входа в трубу. Неравномерное движение наблюдается вблизи местных сопротивлений и участки стабилизации.

Равномерным движением называется движение, при котором площадь живого сечения имеет постоянную форму и величину, причем местные скорости в соответственных точках по длине трубопровода одинаковы. При равномерном движении эпюры скоростей для всех сечений имеют не только одинаковую площадь, но и одинаковую форму. Средняя скорость при таком движении всегда постоянная для всех сечений.

Неравномерным движением называется такое движение, при котором:

- а) живые сечения вдоль потока изменяют свою величину;
- б) живые сечения вдоль потока сохраняют свою величину, но местные скорости в соответственных точках оказываются неравными друг другу.

По соотношению напоров, потерянных на преодоление сопротивлений на линейных участках и на участках местных сопротивлений, простые трубопроводы делятся на длинные и короткие.

В гидравлически длинном трубопроводе потери напора по длине настолько превышают местные потери, что при расчете трубопровода их не учитывают, а принимают как некоторую часть потерь по длине. Обычно потери напора в местных сопротивлениях принимают 5 ÷ 10 % от потерь по длине.

В коротком трубопроводе потери напора по длине и местные потери сопоставимы по значению. При гидравлическом расчете коротких трубопроводов учитываются как местные потери напора, так и потери напора по длине.

Полная потеря напора $h_{ном}$ на пути от сечения 1-1 до сечения 2-2 (рис. 9.2) выразится в виде:

$$h_{ном} = h_{дл} + \sum h_m .$$

Рис. 9.2. Сложение потерь напора

Потери напора по длине определяются по формуле Дарси – Вейсбаха:

$$h_{дл} = \lambda \frac{l}{d} \cdot \frac{v^2}{2g} ,$$

а потери напора в местных сопротивлениях по формуле Вейсбаха:

$$h_m = \zeta_m \frac{v^2}{2g} .$$

1. РАСЧЕТ ПРОСТОГО ТРУБОПРОВОДА ПОСТОЯННОГО ДИАМЕТРА

Случай истечения жидкости под уровень (рис. 9.3). Рассмотрим установившееся движение жидкости: скорость v в трубопроводе не изменяется во времени; разность H уровней в сосудах A и B , соединяемых трубопроводом, постоянна.

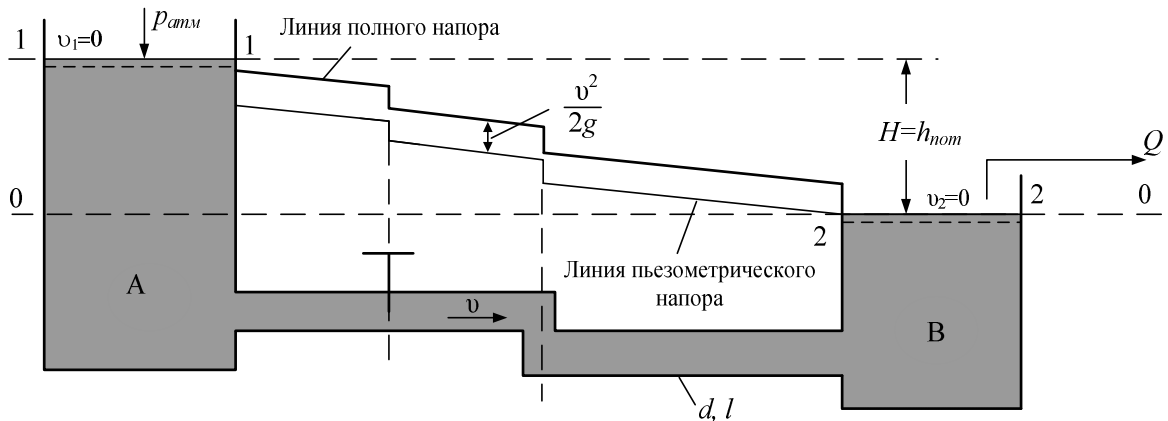


Рис. 9.3. Истечение жидкости под уровень

Найдем величину расхода Q для трубопровода. С этой целью используем уравнение Бернулли:

1. Намечаем живые сечения 1-1 и 2-2 (рис. 9.3): для этих сечений известно давление ($p = p_{atm}$) и, кроме того, известны скорости ($v_A \approx v_B \approx 0$).

2. Намечаем плоскость сравнения 0-0; эту плоскость удобно провести по сечению 2-2; при этом z_2 обратится в нуль.

3. Запишем уравнение Бернулли:

$$z_1 + \frac{p_1}{\gamma} + \frac{\alpha v_1^2}{2g} = z_2 + \frac{p_2}{\gamma} + \frac{\alpha v_2^2}{2g} + h_{ном}. \quad (9.1)$$

4. Выясняем значения отдельных членов, входящих в это уравнение:

$$z_1 = H; v_1 = v_A = 0; v_2 = v_B = 0; p_1 = p_2 = p_{atm}; z_2 = 0; \alpha = 1, \quad (9.2)$$

где H – разность уровней жидкости в сосудах A и B .

5. Подставляем (9.2) в (9.1), получаем:

$$H = h_{ном}.$$

Как видно, при истечении под уровень разность уровней H целиком расходуется на потери напора в трубе.

Выразим теперь потерю напора $h_{ном}$ через скорость в трубе:

$$H = h_{м.с.} + h_{дл} = \left(\sum \zeta_{м.} \right) \frac{v^2}{2g} + \lambda \frac{l}{d} \cdot \frac{v^2}{2g} = \left(\sum \zeta_{м.} + \lambda \frac{l}{d} \right) \cdot \frac{v^2}{2g}. \quad (9.3)$$

Далее получаем:

$$v = \frac{1}{\sqrt{\sum \zeta_m + \lambda \frac{l}{d}}} \cdot \sqrt{2gH}$$

откуда:
$$Q = \omega \cdot v = \frac{\pi \cdot d^2}{4} \cdot \frac{1}{\sqrt{\sum \zeta_m + \lambda \frac{l}{d}}} \sqrt{2gH}. \quad (9.4)$$

Случай истечения в атмосферу (рис. 9.4). Здесь также рассматриваем установившееся движение: $v = \text{const}$; $H = \text{const}$, где H – превышения уровня жидкости в сосуде A над центром выходного сечения.

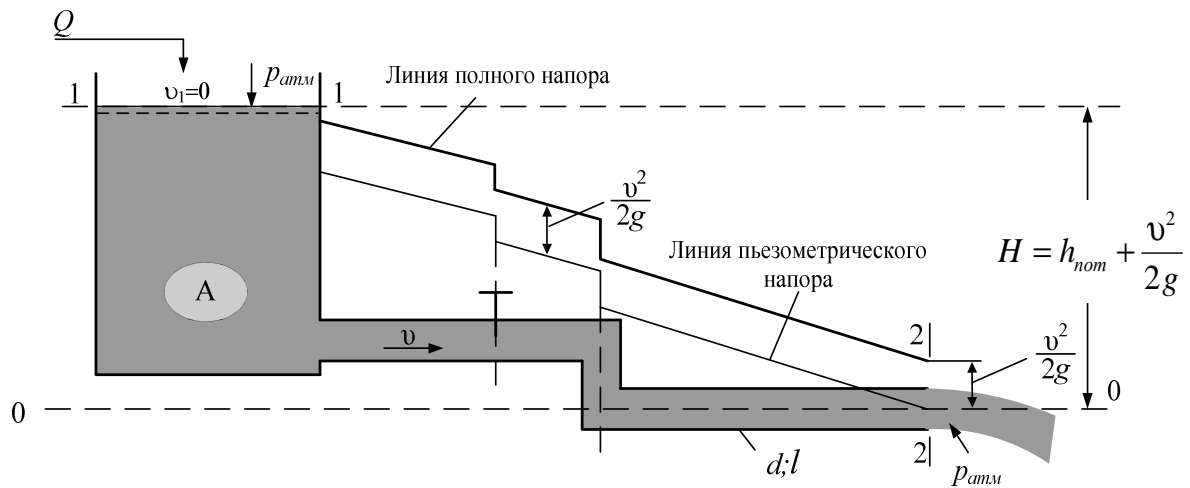


Рис. 9.4. Истечение в атмосферу

Используя уравнение Бернулли (9.1), сечения 1-1, 2-2 и плоскость сравнения 0-0, получаем:

$$z_1 = H; v_1 = v_A = 0; v_2 = v; p_1 = p_2 = p_{atm}; z_2 = 0; \alpha = 1.$$

Подставляя эти величины в уравнение Бернулли, получаем

$$H = h_{ном} + \frac{v^2}{2g}, \quad (9.5)$$

где v – скорость в сечении 2-2; $h_{ном} = h_{дл} + h_m$.

Из рассмотрения (9.5) можно сделать следующее правило: *при истечении в атмосферу напор H тратится на потери напора в трубе и на образование скоростного напора в выходном живом сечении.*

Далее:

$$H = \lambda \frac{l}{d} \cdot \frac{v^2}{2g} + \left(\sum \zeta_m \right) \frac{v^2}{2g} + \frac{v^2}{2g} = \left(1 + \sum \zeta_m + \lambda \frac{l}{d} \right) \cdot \frac{v^2}{2g}, \quad (9.6)$$

откуда:

$$v = \frac{1}{\sqrt{1 + \sum \zeta_m + \lambda \frac{l}{d}}} \cdot \sqrt{2gH}$$

и, следовательно: $Q = \omega \cdot v = \frac{\pi \cdot d^2}{4} \cdot \frac{1}{\sqrt{1 + \sum \zeta_m + \lambda \frac{l}{d}}} \sqrt{2gH}$. (9.7)

2. ТРИ ТИПА ЗАДАЧ РАСЧЕТА ТРУБОПРОВОДА

Можно выделить три типа задач расчета простого трубопровода, методика решения которых выясняется ниже на примере трубопровода постоянного диаметра.

Задача первого типа

Дано:

расход жидкости – Q

вязкость – ν

размеры трубопровода – l, d

шероховатость стенок – Δ

Найти – H

Порядок решения задачи:

1. По известным Q, d, ν находится число Re :

$$Re = \frac{4Q}{\pi \cdot d \cdot \nu}$$

и определяется режим движения жидкости.

2. По найденному числу Рейнольдса определяется значение λ в зависимости от зоны сопротивления.

3. Напор H определяется из формул:

– для случая *истечения под уровень*:

$$H = \left(\sum \zeta_m + \lambda \frac{l}{d} \right) \cdot \frac{8 \cdot Q^2}{\pi^2 \cdot d^4 g} \quad (9.8)$$

– для случая *истечения в атмосферу*:

$$H = \left(1 + \sum \zeta_m + \lambda \frac{l}{d} \right) \cdot \frac{8 \cdot Q^2}{\pi^2 \cdot d^4 g} \quad (9.9)$$

Задача 2-ого типа

Дано:

напор – H

вязкость жидкости – ν

размеры трубопровода – l, d

шероховатость стенок – Δ

Найти – Q

Порядок решения задачи:

1. Определяется режим движения путем сравнения напора H с его критическим значением:

$$H_{кр} = \frac{32 \cdot \nu^2 l}{g \cdot d^3} Re_{кр}, Re_{кр} = 2320. \quad (9.10)$$

Если $H < H_{кр}$, режим ламинарный, если $H > H_{кр}$ – турбулентный.

2. Задача решается методом последовательных приближений. В случае ламинарного режима расход определяется из формул (9.4) или (9.7); (9.8') или (9.9'). Однако прямое вычисление здесь затруднено, так как коэффициенты ζ_m и λ являются функцией числа Re . Поэтому в первом приближении λ определяется из выражения:

$$\lambda = \frac{64}{Re_{кр}} = \frac{64}{2320}. \quad (9.11)$$

Далее определяются расход Q и средняя скорость $v = Q/\omega$. По найденной средней скорости определяется число Re_1 . Число Re_1 сравнивается с $Re_{кр}$, если разность между $Re_{кр}$ и вновь рассчитанным Re_1 оказывается $\leq 5\%$, то расчет считают окончанным. Если же разность оказывается $> 5\%$, то по формуле (9.11) определяется величина λ_1 , где уже вместо $Re_{кр}$ подставляют значение Re_1 . Далее по одной из формул (9.4) или (9.7); (9.8') или (9.9') определяют значение Q_1 , затем – среднюю скорость v_1 и далее число Re_2 . Затем Re_2 сравнивают с Re_1 , если разность $\leq 5\%$, то расчет считают окончанным. Если же разность оказывается $> 5\%$, то повторяют расчет до тех пор, пока разность между последним значением числа Re_i и предыдущим Re_{i-1} не окажется $\leq 5\%$. Такой метод решения задачи называется *методом последовательно приближения*.

В случае турбулентного режима в качестве первого приближения предполагают, что трубопровод работает в области квадратичного

сопротивления. Такое предположение позволяет по известным d и Δ определить величину λ по формуле Шифринсона:

$$\lambda = 0,11 \left(\frac{\Delta}{d} \right)^{0,25}.$$

По формулам (9.4) или (9.7) определяются Q . По найденному Q рассчитывается Re_1 . Далее по формуле $Re_{кв} = 500 \frac{d}{\Delta}$ определяют нижнюю границу области квадратичного сопротивления. Если $Re_1 \geq Re_{кв}$, то сделанное предположение подтверждается и на этом расчет окончен. Если же $Re_1 < Re_{кв}$, то по значению Re_1 определяют в какой области работает трубопровод (см. модуль 7, п. 3.5 и рис. 7.11). Для этой области по соответствующей формуле определяют λ_1 , затем находят Q_1 и далее Re_2 . После чего Re_2 сравнивают с Re_1 , если разность $\leq 5\%$, то расчет считают окончанным. Если же разность оказывается $> 5\%$, то повторяют расчет до тех пор, пока разность между последним значением числа Re_i и предыдущим Re_{i-1} не окажется $\leq 5\%$. При этом следят в какой области сопротивления работает трубопровод и λ_i определяют по соответствующей формуле.

Целесообразно графическое решение задачи, основанное на построении характеристики трубопровода $H = f(Q)$. Характеристика строится по уравнениям (9.8) или (9.9) с учетом вида истечения жидкости из трубопровода. Для построения графика задаются значениями Q и для каждого Q определяют значение H . Строят график (рис. 9.5).

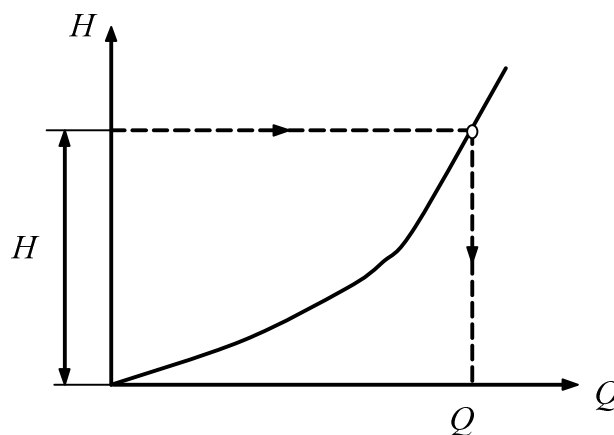


Рис. 9.5. Графический метод определения расхода

По оси ординат откладывается заданный напор H (известный из задания) и по графику определяется соответствующий ему расход Q .

Задача 3-его типа

Дано:

напор – H

расход – Q

вязкость жидкости – ν

длина трубопровода – l

шероховатость стенок – Δ

Найти – d

Задача решается графически, путем построения зависимости требуемого напора H от диаметра трубопровода d при заданном расходе Q . Задавая

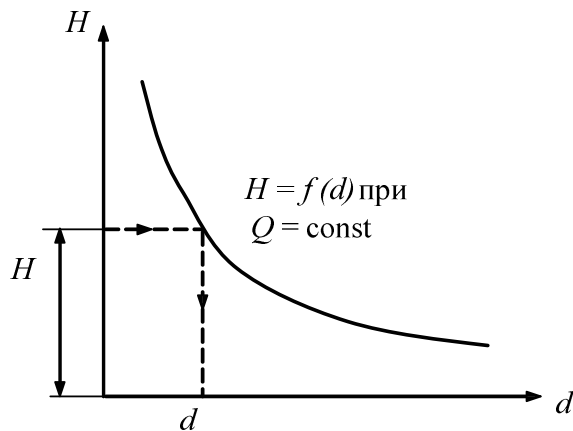


Рис. 9.6. Графический метод определения диаметра трубопровода

ряд значений d , для каждого из которых определяется величина λ с учетом области сопротивления, вычисляют соответствующие значения напоров H по формулам (9.8) или (9.9).

Результаты подсчетов сводятся в график $H = f(d)$ (рис. 9.6), позволяющий по заданному H определить d и далее уточнить необходимую величину H при выборе ближайшего большего стандартного диаметра d .

3. ПОСЛЕДОВАТЕЛЬНОЕ И ПАРАЛЛЕЛЬНОЕ СОЕДИНЕНИЕ ТРУБ

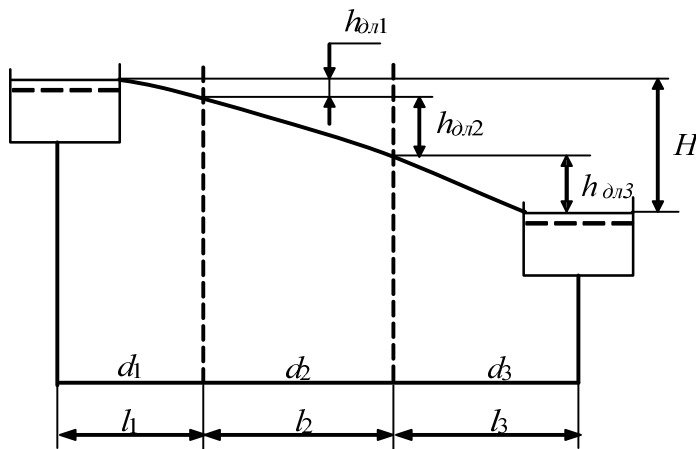


Рис. 9.7. К расчету трубопровода из последовательно соединенных труб

Рассмотрим систему из последовательно соединенных длинных труб различных диаметров и длин. В общем случае материал труб может быть различным. Система соединяет два резервуара (рис. 9.7).

По трубопроводу, составленному из последовательно соединенных труб, проходит неизменяющийся по длине транзитный расход Q . На каждом (i -том) участке

рассматриваемого трубопровода для пропуска расхода Q затрачивается часть суммарного напора H , равная:

$$H_i = \lambda_i \frac{l_i}{d_i^5} \frac{8 \cdot Q^2}{g \cdot \pi^2} = h_{ол.i}, \quad (9.12)$$

где $i = 1, 2, 3, \dots, n$ – номер участка трубопровода.

Поскольку местными потерями пренебрегаем, напор H затрачивается на преодоление потерь напора по длине и равен сумме потерь напора на отдельных участках:

$$H = H_1 + H_2 + \dots + H_n = \sum_{i=1}^{i=n} H_i. \quad (9.13)$$

При параллельном соединении длинных трубопроводов между точками M и N проходит несколько труб (рис. 9.8).

Разность пьезометрических напоров в начале и в конце труб составляет напор H , полностью затрачиваемый на преодоление сопротивлений.

На каждом участке трубы движение происходит под действием одного и того же напора. Но связи с различными длинами участков гидравлические уклоны на каждом участке будут разными:

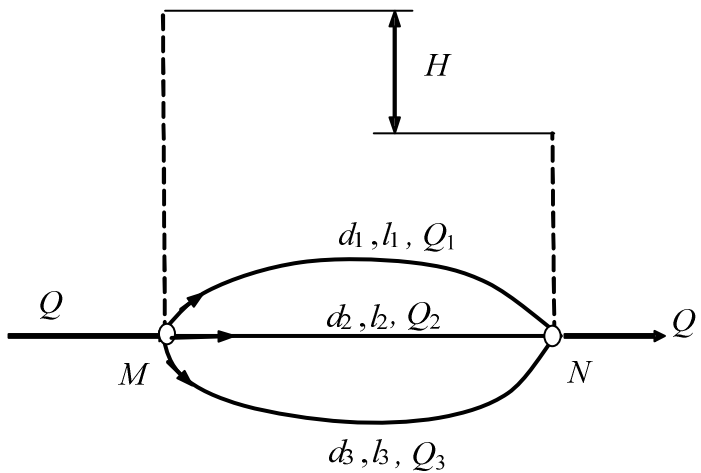


Рис. 9.8. К расчету параллельного соединения трубопроводов

$$I_i = H / l_i,$$

где i – номер участка трубы.

Расход, проходящий по любому участку, равен:

$$Q_i = \frac{\pi \cdot d_i^2}{4} \cdot \frac{1}{\sqrt{\lambda \frac{l_i}{d_i}}} \sqrt{2gH}. \quad (9.14)$$

Для всех n участков имеем n уравнений для Q_i в форме (9.14).

Сумма расходов на отдельных участках должна быть равна общему расходу, поступающему в систему параллельно соединенных трубопроводов в точке M , и выходящему из системы в точке N :

$$Q = Q_1 + Q_2 + \dots + Q_n = \sum_{i=1}^{i=n} Q_i. \quad (9.15)$$

Таким образом, имеем $n + 1$ уравнение: n уравнений вида (9.14) и уравнение (9.15).

В результате можем определить необходимый напор H и расход в каждой из параллельно соединенных линий.

Из (9.14) найдем:

$$H = \lambda_i \frac{l_i v_i^2}{d_i 2g} = Q_i^2 \lambda_i \frac{l_i}{d_i 2g \omega_i^2}. \quad (9.16)$$

4. РАСЧЕТ ТРУБОПРОВОДА С НЕПРЕРЫВНЫМ ИЗМЕНЕНИЕМ РАСХОДА ПО ДЛИНЕ

Часто встречаются случаи, когда по длине трубопровода происходит раздача некоторой части расхода или всего расхода, причем отбор жидкости (воды) потребителями происходит в нескольких сечениях по длине трубопровода (рис. 9.9).

К таким трубопроводам относятся городские и сельские водопроводы, дренажные коллекторы работают в условиях увеличения расхода по длине.

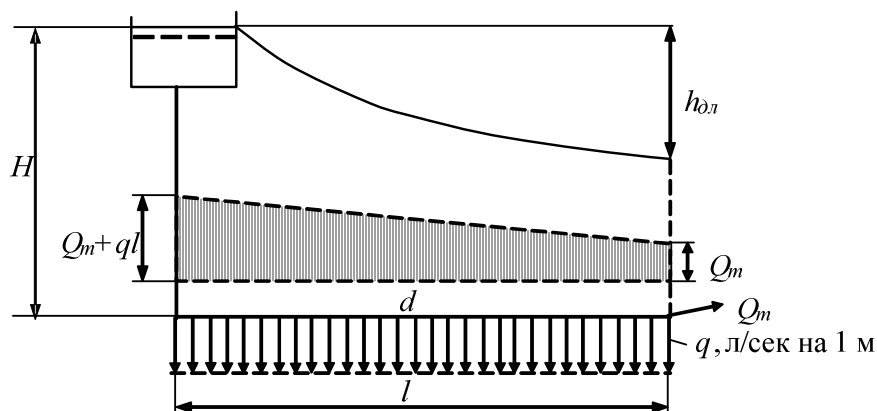


Рис. 9.9. К расчету трубопровода с непрерывным изменением расхода по длине

Рассмотрим случай, когда жидкость (вода) забирается из трубопровода равномерно по его длине. Такой случай представлен на рис. 9.9. Обозначим через q расход, отдаваемый трубой на сторону с одной единицы ее длины. Очевидно, что при равномерной отдаче воды на сторону расход в трубе Q уменьшается по линейному закону. Имея это в виду, эпюру расходов воды в самой трубе можно представить трапецией: правая крайняя ордината этой эпюры выражает транзитный расход Q_m ; левая крайняя ордината этой эпюры выражает расход в начальном сечении трубы, этот расход равен $Q_m + ql$.

Потерю напора для трубы, имеющей переменный по длине расход определяют по выражению:

$$h_{\text{дл}} = Q_{\text{расч}}^2 \frac{\lambda \cdot l}{d \cdot 2g \cdot \omega^2}.$$

В случае отсутствия транзитного расхода ($Q_m = 0$) расчетный расход определяется:

$$Q_{\text{расч}} = \frac{1}{\sqrt{3}} ql = 0,58 \cdot ql.$$

При наличии транзитного расхода ($Q_m \neq 0$) расчетный расход находят по следующей приближенной формуле:

$$Q_{\text{расч}} \approx Q_m + 0,55 \cdot ql.$$

5. СИФОННЫЙ ТРУБОПРОВОД

Сифоном называется самотечная труба, часть которой расположена выше горизонта жидкости в сосуде, который ее питает (рис. 9.10).

Ограничимся рассмотрением истечения жидкости из сифона под уровень.

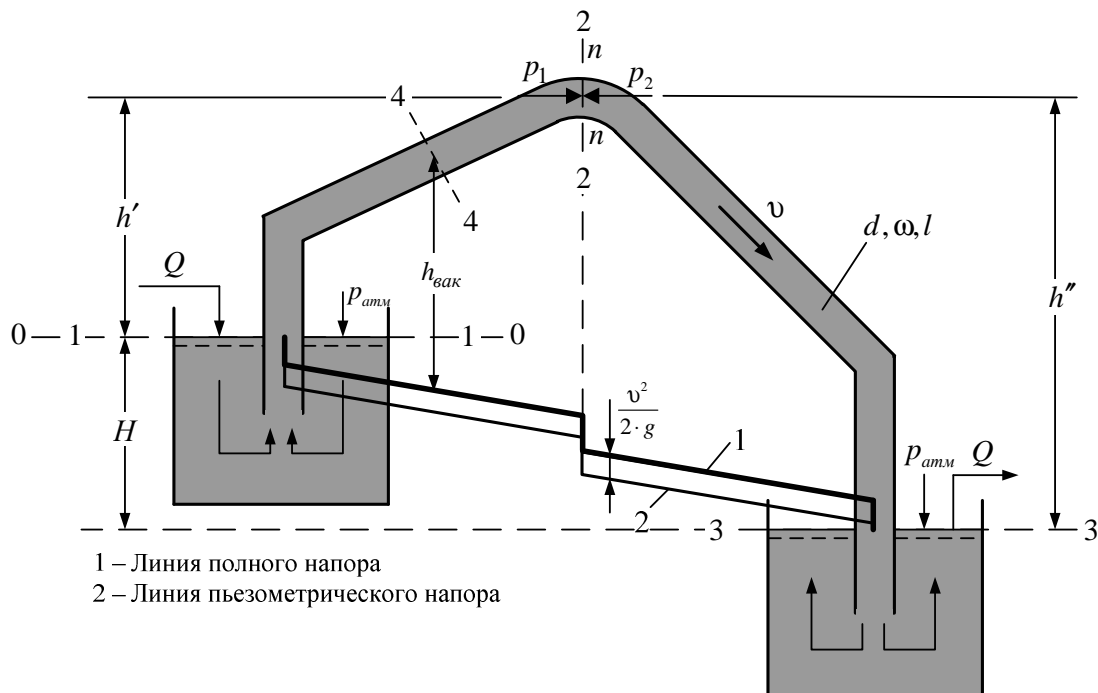


Рис. 9.10. Сифон

Если трубу, представленную на чертеже, каким-либо образом заполнить жидкостью, то после этого начнется движение жидкости из верхнего

сосуда в нижний. В том, что жидкость в такой трубе будет двигаться, можно убедиться из следующего.

Наметим сечение трубы $n-n$ и обозначим превышение его над горизонтом жидкости: в левом сосуде – через h' и в правом сосуде – через h'' . Если предположить, что жидкость, заполняющая сифон, находится в покое, то можем написать:

а) давление в сечении $n-n$ с левой стороны:

$$p_1 = p_{am} + (-h' \gamma);$$

б) давление в сечении $n-n$ с правой стороны:

$$p_2 = p_{am} + (-h'' \gamma),$$

где $(-h')$ и $(-h'')$ – соответствующие заглобления сечения $n-n$ под горизонтом жидкости в сосудах.

Как видно, $p_1 > p_2$. отсюда понятно, что жидкость в трубе не может находиться в покое: она будет двигаться слева направо, то есть в сторону меньшего давления.

Рассмотрим установившееся движение жидкости в сифоне. Наметим два сечения: 1-1 и 3-3. Соединяя эти сечения уравнением Бернулли, получим формулу для расхода Q в трубе в виде следующей зависимости:

$$Q = \omega \cdot v = \frac{\pi \cdot d^2}{4} \cdot \frac{1}{\sqrt{\lambda \frac{l}{d}}} \sqrt{2gH}.$$

Характерным для сифона является то, что в нем имеет место вакуум. Наибольшая величина вакуума будет в сечении $n-n$, наиболее высоко расположенном.

Найдем максимальную величину вакуума в сифоне. С этой целью наметим по линии $n-n$, где ищем вакуум, сечение 2-2 и затем соединим сечения 1-1 и 2-2 уравнением Бернулли (плоскость сравнения проведем на уровне горизонта жидкости в левом сосуде):

$$z_1 + \frac{p_1}{\gamma} + \frac{\alpha v_1^2}{2g} = z_2 + \frac{p_2}{\gamma} + \frac{\alpha v_2^2}{2g} + h_{ном.},$$

где $z_1 = 0$;
 $z_2 = h'$;

$$\frac{p_1}{\gamma} = \frac{p_{am}}{\gamma}; \quad \frac{p_2}{\gamma} = \frac{p_n}{\gamma}; \quad \frac{\alpha v_1^2}{2g} \approx 0; \quad \frac{\alpha v_2^2}{2g} \approx \frac{v^2}{2g},$$

где v – скорость в трубе;
 p_n – давление в сечении $n-n$.

Потери напора $h_{ном}$ на пути от сечения 1-1 до сечения 2-2 выражаем через формулу Дарси – Вейсбаха:

$$h_{ном} = h_{дл} = \lambda \frac{l_{1-2}}{d} \cdot \frac{v^2}{2g},$$

где l – длина трубы сифона от сечения 1-1 до сечения 2-2.

Запишем уравнение Бернулли с учетом выше сформулированных условий:

$$\frac{P_{ам}}{\gamma} = h' + \frac{P_n}{\gamma} + \frac{v^2}{2g} + \lambda \frac{l_{1-2}}{d} \cdot \frac{v^2}{2g}$$

или

$$\frac{P_{ам}}{\gamma} - \frac{P_n}{\gamma} = h' + \left(1 + \lambda \frac{l_{1-2}}{d}\right) \frac{v^2}{2g};$$

так как

$$\frac{P_{ам}}{\gamma} - \frac{P_n}{\gamma} = h_{вак}^{мак},$$

то

$$h_{вак}^{мак} = h' + \left(1 + \lambda \frac{l_{1-2}}{d}\right) \frac{v^2}{2g}. \quad (9.20)$$

Из формулы (9.20) видно, что $h_{вак}^{мак}$ зависит от h' ; если h' будет велико, то и $h_{вак}^{мак}$ будет велико. При больших $h_{вак}^{мак}$ струя в сифоне может разорваться, и сифон перестанет работать. Считают, что для нормальной работы сифона величина $h_{вак}^{мак}$ должна быть такой, при которой удовлетворяется условие:

$$h_{вак}^{мак} < h_{вак}^{дон},$$

где $h_{вак}^{дон}$ – вакуум, допустимый по условиям невозможности образования разрыва турбулентной струи.

Величину $h_{вак}^{дон}$ для воды (при нормальном атмосферном давлении) можно принять равной:

$$h_{вак}^{дон} = 6 \div 7 \text{ м вод. ст.}$$

Анализируя вопрос о разрыве струи в сифоне, надо учитывать следующие обстоятельства.

1. В сифоне из жидкости должен выделяться растворенный воздух (в связи с уменьшением давления в районе сечения $n-n$). Этот воздух скапливается в виде воздушного «мешка» в верхней точке сечения $n-n$. Выпуск его через какой-либо клапан невозможен: при открытии клапана в районе сечения $n-n$ атмосферный воздух будет поступать в трубу, увеличивая воздушный «мешок». Этот «мешок» может быть удален из сифона только при помощи особого насоса.

2. При достаточно большей величине h' движение жидкости в сифоне следует представлять себе по схеме на рис. 9.11, а: наибольший объем кавитационных паровоздушных областей (с давлением паров $p_{н.п.}$) имеет место в сечении $n-n$. По мере движения жидкости от сечения $n-n$ к выходу эти кавитационные области, увлекаемые потоком, закрываются и постепенно исчезают.

Увеличивая размер h' можно получить условия, когда объем паровоздушной области увеличится настолько, что мы получим картину, приближающую к схеме на рис. 9.11, б. При дальнейшем увеличении h' произойдет полный разрыв струи, как показано на рис. 9.11, в.

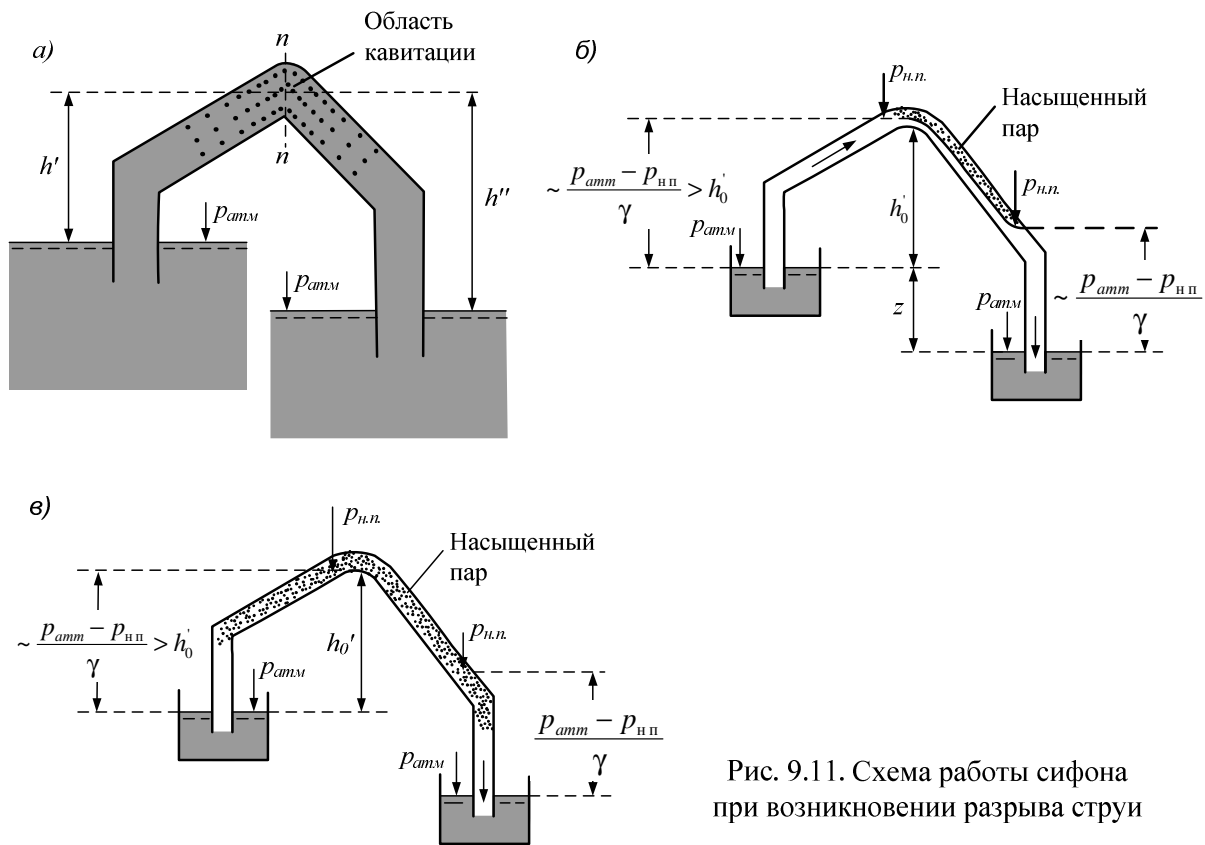


Рис. 9.11. Схема работы сифона при возникновении разрыва струи

В заключении отметим, что напорная линия 1 и пьезометрическая линия 2 в случае сифона выглядят, как показано на рис. 9.10: первая «ступенька» линии 1 выражает потерю напора на вход в трубу, потерю по длине до первого поворота трубы и потерю напора в этом повороте. Полная потеря в сифоне равна H .

6. ГИДРАВЛИЧЕСКИЙ РАСЧЕТ РАЗВЕТВЛЕННОГО ТРУБОПРОВОДА

Различают следующие виды *сложного* трубопровода:

- а) *разветвленный* или *тупиковый*;
- б) *кольцевой*.

Рассмотрим расчет разветвленного сложного трубопровода, питаемого из бака *Б*, установленного на водонапорной башне (рис. 9.12). Такой трубопровод состоит из *магистральной* (линия 1-2-3-4) и *ответвлений* (линий 2-5 и 3-6).

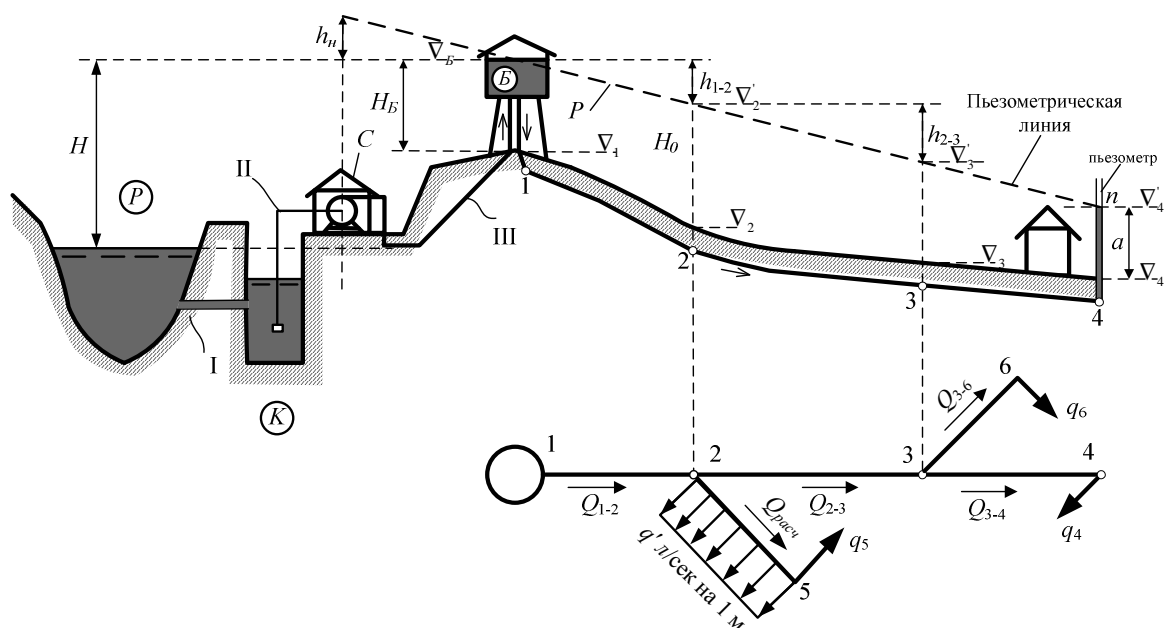


Рис. 9.12. К расчету разветвленного трубопровода:
P – река, *K* – береговой колодец, *C* – насосная станция, *Б* – водонапорная башня,
I – самотечная труба, *I* – всасывающая труба, *III* – напорная труба,
 1-2-3-4 – магистраль, 2-5 и 3-6 – ответвления

Случай, когда высотное положение водонапорного бака не задано. Для гидравлического расчета рассматриваемой сети труб должны быть заданы:

- длины l отдельных труб и начертание сети их в плане местности в горизонталях;
- расчетные расходы воды, забираемые в отдельных точках сети: q_4, q_5, q_6 ;
- расход q' , забираемый с 1 м длины того или другого трубопровода (линия 2-5);
- минимально допустимые отметки горизонта воды в воображаемых пьезометрах, подключенных к концевым точкам сети (точкам 4, 5, 6):

$\nabla'_4, \nabla'_5, \nabla'_6$. Задавая $\nabla'_4, \nabla'_5, \nabla'_6$, мы тем самым задаем гидродинамические давления в точках 4, 5, 6, а также высоты a , на которые вода в этих точках может подняться («самотеком») над поверхностью земли, если трубопровод, как показано на рис. 9.12, проложен в земле (см., например, точку 4).

В результате гидравлического расчета можем найти: диаметр труб d , а также отметку горизонта воды в водонапорной баке, обеспечивающую подачу заданных расходов воды в заданные точки сети.

Общий ход расчета.

1. Устанавливаем расчетные расходы воды для отдельных участков сети. Расчетный расход какого-либо участка сети должен равняться сумме расходов, забираемых из сети ниже (по течению) этого участка. Например, расчетный расход для участка 3-4:

$$Q_{3-4} = q_4;$$

расчетный расход для участка 1-2:

$$Q_{1-2} = q_4 + q_5 + q_6 + q'l_{2-5};$$

расчетный расход для участка 2-5:

$$Q_{2-5} = q_5 + 0,55q'l_{2-5}.$$

2. Выбираем линию трубопроводов, которую следует рассматривать как магистральную. В качестве магистрали намечаем линию: наиболее нагруженную расходами, наиболее длинную, характеризующую наибольшими отметками ∇ поверхности земли.

Расчет магистрали 1-2-3-4.

1. Задаемся для отдельных участков магистрали так называемой экономической скоростью $v_{эж}$; эта скорость может быть принята равной $v_{эж} \approx 1$ м/с, данная скорость зависит от диаметра труб.

2. Установив скорости для отдельных участков магистрали, находим диаметры труб магистрали:

$$d' = \sqrt{\frac{4 \cdot Q}{\pi \cdot v_{эж}}};$$

полученное значение d' округляем до ближайшего (большого или меньшего) сортаментного значения d .

3. Зная для каждой трубы ее диаметр и расход, определяем для всех участков магистрали потери напора по формуле:

$$h = \left(\sum \zeta_m + \lambda \frac{l}{d} \right) \cdot \frac{8 \cdot Q^2}{\pi^2 \cdot d^4 g}. \quad (9.21)$$

4. Имея величины h для отдельных участков магистрали, строим пьезометрическую линию (рис. 9.12). Построение этой линии начинаем с конца магистрали, зная отметку ∇_4' . Идя от точки n против течения и откладывая по вертикали вверх найденные величины h_{3-4} , h_{2-3} , h_{1-2} , получаем пьезометрическую линию.

Построив пьезометрическую линию, легко можем написать следующую зависимость, по которой и определяем отметку ∇_B :

$$\nabla_B = \nabla_4' + \sum h,$$

где $\sum h$ – потери напора по длине всей магистрали.

Отметка ∇_B определяет высоту водонапорной башни H_B .

Расчет ответвлений.

Построив пьезометрическую линию для магистрали, мы тем самым задали напоры в начале каждого ответвления. В случае ответвлений задан напор в начале и в конце каждого ответвления. Находим потерю напора как разницу напоров в начале и в конце ответвления. Из формулы (9.21) находим диаметр ответвления. Полученное значение диаметра округляем до ближайшего большего сортаментного значения.

7. ГИДРАВЛИЧЕСКИЙ УДАР КАК НЕУСТАНОВИВШЕЕСЯ ДВИЖЕНИЕ УПРУГОЙ ЖИДКОСТИ В УПРУГИХ ТРУБОПРОВОДАХ

Неустановившееся движение характеризуется тем, что значения местных скоростей и давления в пространстве, занятом движущейся жидкостью, изменяются с течением времени, то есть:

$$u_x = f(x, y, z, t); \quad u_y = f(x, y, z, t);$$

$$u_z = f(x, y, z, t); \quad p = f(x, y, z, t).$$

Неустановившееся движение, так же как и установившееся, может быть безнапорным и напорным, одномерным, плоским и трехмерным, ламинарным и турбулентным. Примером неустановившегося напорного движения может служить гидравлический удар.

Гидравлический удар – явление, возникающее в текущей жидкости при быстром изменении скорости в одном из сечений. Это явление характеризуется возникновением волны повышенного или пониженного давления, которая распространяется от места изменения скорости и вызывает в каждом сечении колебания давления и деформации стенок трубопровода. При резком уменьшении скорости движения воды в стальных трубопрово-

дах на каждое уменьшение скорости 1 м/с давление в трубопроводе возрастает приблизительно на 1,0 – 1,2 МПа, то есть на 10 – 12 ат. Вследствие этого могут возникать осложнения в нормальной работе трубопровода вплоть до разрыва стенок и аварий оборудования насосных станций.

При гидравлическом ударе возможно также и резкое падение давления вплоть до давления насыщенных паров жидкости при данной температуре.

Как следствие появления столь низкого давления при гидравлическом ударе возможен даже разрыв жидкости. При этом может быть нарушена нормальная работа трубопровода. Вместе с тем в некоторых случаях гидравлический удар может иметь и положительное значение.

Первые исследования гидравлического удара были, выполнены Н.Е. Жуковским в 1898 г. Им была детально проанализирована физика процесса, выведены дифференциальные уравнения удара, дано их общее решение, найдены основные расчетные зависимости для вычисления изменения давлений при гидравлическом ударе. Н.Е. Жуковский провел также экспериментальные исследования гидравлического удара на водопроводе г. Москвы. В дальнейшее развитие исследований и расчетов гидравлического удара большой вклад внесли советские ученые.

К возникновению гидравлического удара могут приводить различные причины: 1) быстрое закрытие или открытие запорных и регулирующих устройств; 2) внезапная остановка насоса; 3) выпуск воздуха через гидранты на оросительной сети при заполнении трубопроводов водой (обычно гидравлический удар может начаться в заключительной стадии выпуска воздуха); 4) пуск насоса при открытом затворе на нагнетательной линии.

Характер процесса гидравлического удара зависит от вызвавших его причин. Так, при резком закрытии затвора в конце трубопровода гидравлический удар начнется с повышения давления, которое от затвора будет распространяться вверх по трубопроводу, а затем сменится понижением давления. Если закрытый затвор в конце трубопровода резко откроется, то гидравлический удар начнется с понижения давления, которое затем сменится повышением давления.

7.1. Гидравлический удар при мгновенном закрытии затвора

Рассмотрим случай гидравлического удара при закрытии затвора, расположенного в конце горизонтальной прямолинейной цилиндрической трубы круглого поперечного сечения, подсоединенной к открытому резервуару (рис. 9.13).

Исходные данные для расчета: длина трубы L , диаметр D , площадь ω , толщина стенок трубы e , средняя скорость потока в трубе при ус-

тановившемся движении (до гидравлического удара) v_0 , модуль упругости материала стенок трубы E , модуль упругости жидкости $E_{жс}$, плотность жидкости ρ ; избыточный гидродинамический напор в трубопроводе до гидравлического удара $H_0 = p_0/\rho g$.

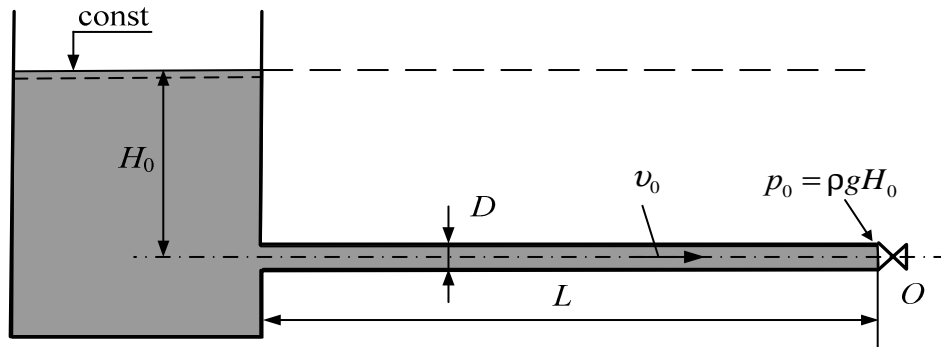


Рис. 9.13. Схема трубопровода к рассмотрению гидравлического удара

Кроме того, примем следующие допущения:

- 1) размеры резервуара столь велики, что уровень в нем остается постоянным независимо от явлений, происходящих в трубопроводе;
- 2) потери напора и скоростной напор до закрытия затвора малы, поэтому пьезометрическая линия практически совпадает с горизонтальной линией;
- 3) движение жидкости в трубе принимается одномерным, то есть все местные скорости считаются равными средней скорости, давление также считается одинаковым во всех точках живого сечения. Характеристики такого движения зависят только от продольной координаты.

В момент времени t_0 затвор мгновенно закрылся. Если бы жидкость была абсолютно несжимаема ($E_{жс} = \infty$), а стенки трубопровода абсолютно неупругие ($E = \infty$), то вся масса жидкости мгновенно остановилась бы и при этом произошло бы очень большое повышение давления.

В реальных условиях упругость стенок трубопровода и сжимаемость жидкости изменяют характер протекания процесса и значения возникающих повышений давления.

Поверхность $n-n$ на рис. 9.14, отделяющая часть жидкости, находящейся под действием волны гидравлического удара, от невозмущенной гидравлическим ударом жидкости, есть *фронт ударной волны*.

За бесконечно малый отрезок времени Δt после мгновенного закрытия остановится слой $mnop$, непосредственно примыкающий к затвору. Толщина этого слоя Δl зависит от упругих свойств жидкости и материала

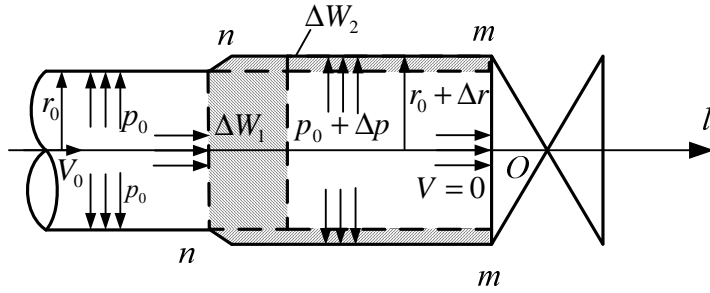


Рис. 9.14. Участок трубопровода
вблизи задвижки в момент ее закрытия

этих слоев остановившаяся масса жидкости в отсеке $m-n$ сжимается, стенки трубопровода растягиваются, давление повышается на Δp и становится равным $p = p_0 + \Delta p$. В освободившийся в результате этого объем в отсек $m-n$ через сечение $n-n$ за время Δt поступает часть жидкости еще не остановившихся слоев.

Повышение давления при гидравлическом ударе можно определить, применив теорему об изменении количества движения (импульсов) к массе остановившейся жидкости.

В проекциях на направление движения имеем:

– импульс внешних сил, действующих на выбранную массу:

$$-\Delta p \omega \Delta t,$$

– изменение количества движения выбранной массы:

$$-(\rho \omega_0 \Delta l v_0 + \rho \omega v_0 \Delta t v_0),$$

где $\rho \omega v_0 \Delta t$ – масса жидкости, втекшей в отсек mn за время Δt .

Приняв $\omega = \omega_0$ имеем:

$$\Delta p \Delta t = \rho \Delta l v_0 + \rho v_0^2 \Delta t.$$

Обозначив $c = \Delta l / \Delta t$, получим формулу Н.Е. Жуковского:

$$\Delta p = \rho c v_0 + \rho v_0^2, \quad (9.22)$$

или $\Delta p / \rho g = \Delta H = c v_0 / g + v_0^2 / g,$ (9.23)

где c – скорость распространения волны гидравлического удара вдоль трубопровода, то есть скорость ударной волны. В общем случае c – скорость распространения любого малого возмущения в жидкости.

Так как $v_0 \ll c$, обычно считают:

$$\Delta p = \rho c v_0.$$

После мгновенного закрытия затвора фронт $n-n$ ударной волны распространяется вдоль трубопровода со скоростью c . Слои жидкости последовательно, начиная от ближайшего к затвору, останавливаются, их скорость гасится до нуля.

стенки трубопровода. В момент времени $t = t_0 + \Delta t$ слои жидкости, расположенные выше по течению от сечения $n-n$, продолжают двигаться со скоростью v_0 в сторону затвора. Под влиянием

На рис. 9.15 показан «мгновенный снимок» состояния трубопровода, эпюры распределения давления и скорости по длине трубопровода в момент времени $t = t_0 + l/c$. Фронт $n-n$ ударной волны прошел путь l за промежуток времени l/c после закрытия задвижки. На этом участке трубопровода давление увеличилось на Δp и стало равным $p = p_0 + \Delta p$, а скорость движения жидкости погасилась до нуля, то есть $v = 0$, стенки трубопровода растянуты, жидкость находится в сжатом состоянии, плотность равна $\rho + \Delta \rho$.

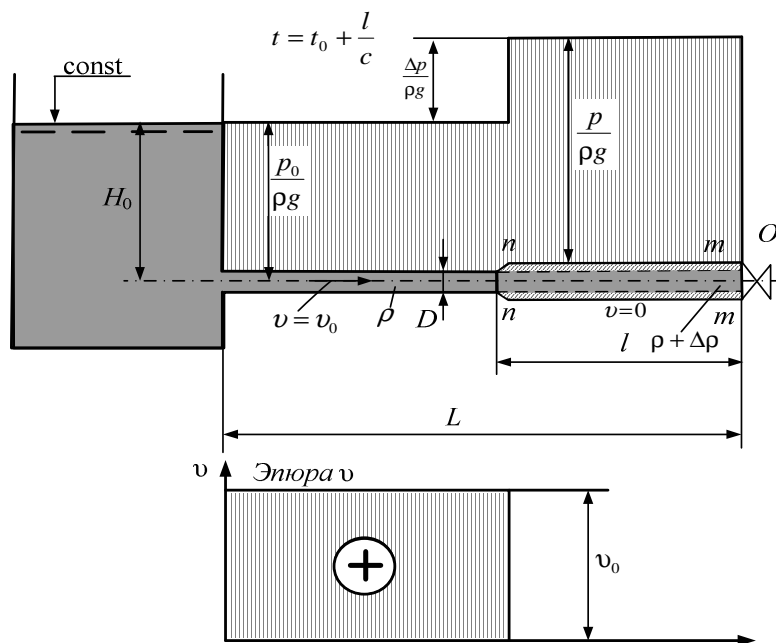


Рис. 9.15. Гидравлический удар.
Момент времени $t = t_0 + l/c$

В момент времени $t = t_0 + L/c$ фронт $n-n$ ударной волны достиг резервуара и занял положение $n'n'$ (рис. 9.16).

В этот момент времени жидкость в трубопроводе находится в мгновенном состоянии покоя ($v = 0$) по всей длине трубопровода L . Давление увеличилось на Δp и стало равным $p = p_0 + \Delta p$, стенки трубопровода растянуты, жидкость сжата, плотность равна $\rho + \Delta \rho$. Такое состояние системы не является устойчивым, так как по исходному предположению уровень, а следовательно, и давление в резервуаре не зависит от явлений, происходящих в трубопроводе. Таким образом, давление в резервуаре на уровне оси трубопровода (рис. 9.15) сохранит свое первоначальное значение, равное p_0 .

$$t = t_0 + L/c$$

В связи с этим в момент времени $t = t_0 + L/c$ возникает движение жидкости из трубы в резервуар со скоростью $v_0 = |\Delta p/\rho c|$, равной первоначальной, но направленной в противоположную сторону, то есть слой жид-

кости в трубопроводе, примыкающий к резервуару, начнет вытекать в сторону резервуара. При этом давление в трубопроводе падает до давления p_0 и стенки трубопровода восстанавливают первоначальную форму. Явление распространяется по трубопроводу к затвору.

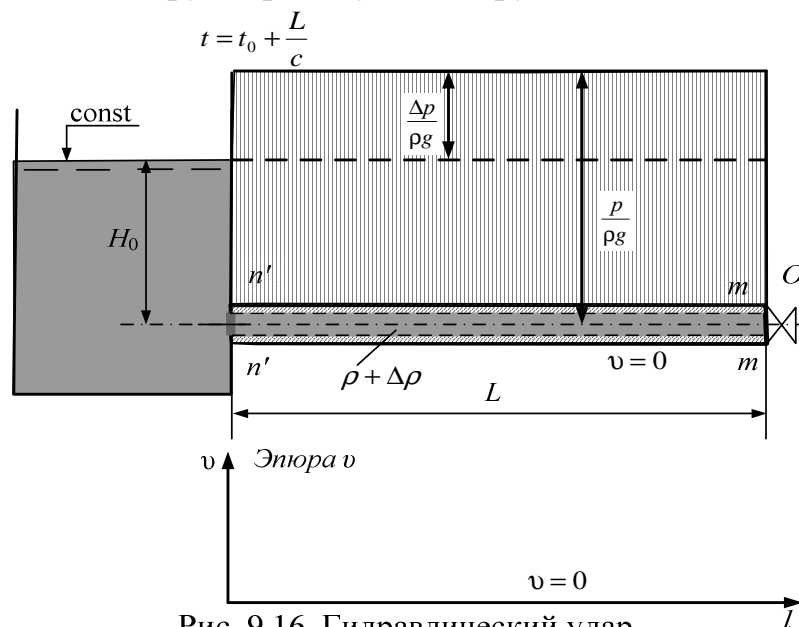


Рис. 9.16. Гидравлический удар.
Момент времени $t = t_0 + L/c$

Следовательно, в момент времени $t = t_0 + L/c$ возникает обратная отраженная от резервуара волна, которая со скоростью c распространяется от резервуара к затвору. В трубопроводе восстанавливается первоначальное давление p_0 и создается скорость $-v_0$. Рис. 9.17 соответствует моменту времени $t = t_0 + L/c + (L-l)/c = t_0 + (2L-l)/c$. К этому моменту времени отраженная волна прошла путь $L-l$, равный расстоянию от резервуара до сечения $n-n$. На этом участке трубопровода давление равно p_0 , скорость движения жидкости $v = -v_0$, стенки трубопровода и жидкость находятся в начальном состоянии, соответствующем давлению p_0 . На участке трубопровода длиной l давление равно $p = p_0 + \Delta p$, скорость движения жидкости $v = 0$, стенки трубопровода растянуты, а жидкость находится в сжатом состоянии, плотность $\rho + \Delta \rho$.

В момент $t = t_0 + 2L/c$ отраженная волна достигнет задвижки и заключенная в трубопроводе масса жидкости приобретет всюду начальный объем и давление p_0 , находясь, однако, в состоянии движения в сторону резервуара. Инерция движущейся массы приведет к тому, что в момент времени $t = t_0 + 2L/c$ давление в сечении $m-m$ у задвижки понизится на $\Delta p = \rho c v_0$.

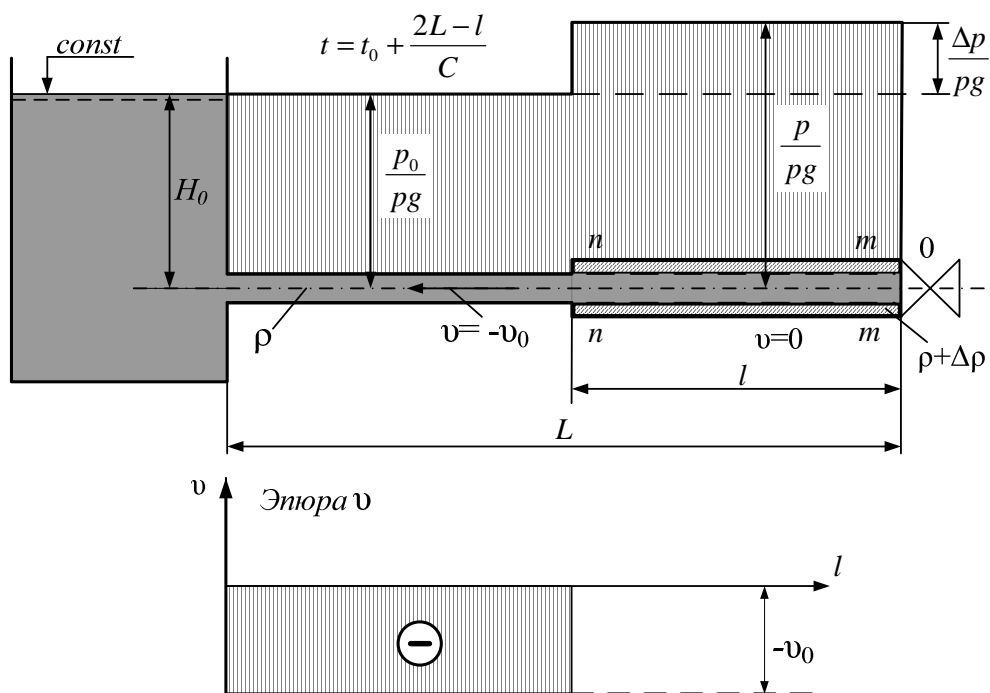


Рис. 9.17. Гидравлический удар. Момент времени $t = t_0 + (2L - l)/C$

Считаем, что давление при установившемся движении p_0 таково, что в процессе гидравлического удара давление в трубе остается выше давления насыщенных паров жидкости $p > p_{нп}$ при данной температуре. Вследствие этого жидкость не может оторваться от затвора и внутри нее не образуются пустоты (каверны).

Понижение давления будет сопровождаться остановкой жидкости и деформацией стенок трубы. Явление будет распространяться от затвора к резервуару со скоростью c . Таким образом, в момент времени $t = t_0 + 2L/c$ у задвижки возникнет волна пониженного давления $p = p_0 - \Delta p$. Эта волна начнет распространяться со скоростью c от затвора к резервуару, создавая в трубопроводе новое состояние, характеризующееся падением скорости движения жидкости до $v = 0$ и сжатием стенок трубы.

К моменту времени $t = t_0 + 2L/c + l/c$ эта волна пройдет путь l , то есть достигнет сечения $n-n$.

На рис. 9.18 показаны «мгновенный снимок» состояния трубопровода, эпюры распределения по длине трубопровода давления $p/\rho g$ и скорости v в момент времени $t = t_0 + (2L + l)/c$. На участке трубопровода длиной l в этот момент времени давление равно $p = p_0 - \Delta p$, скорость движения жидкости $v = 0$, жидкость находится в состоянии, соответствующем давлению $p = p_0 - \Delta p$, плотности $\rho - \Delta \rho$, стенки трубопровода сжаты; на

участке трубопровода длиной $L-l$ в этот момент времени давление равно p_0 , скорость движения жидкости $v = -v_0$, стенки трубопровода и жидкость находятся в начальном состоянии, соответствующем давлению p_0 , плотность равна ρ .

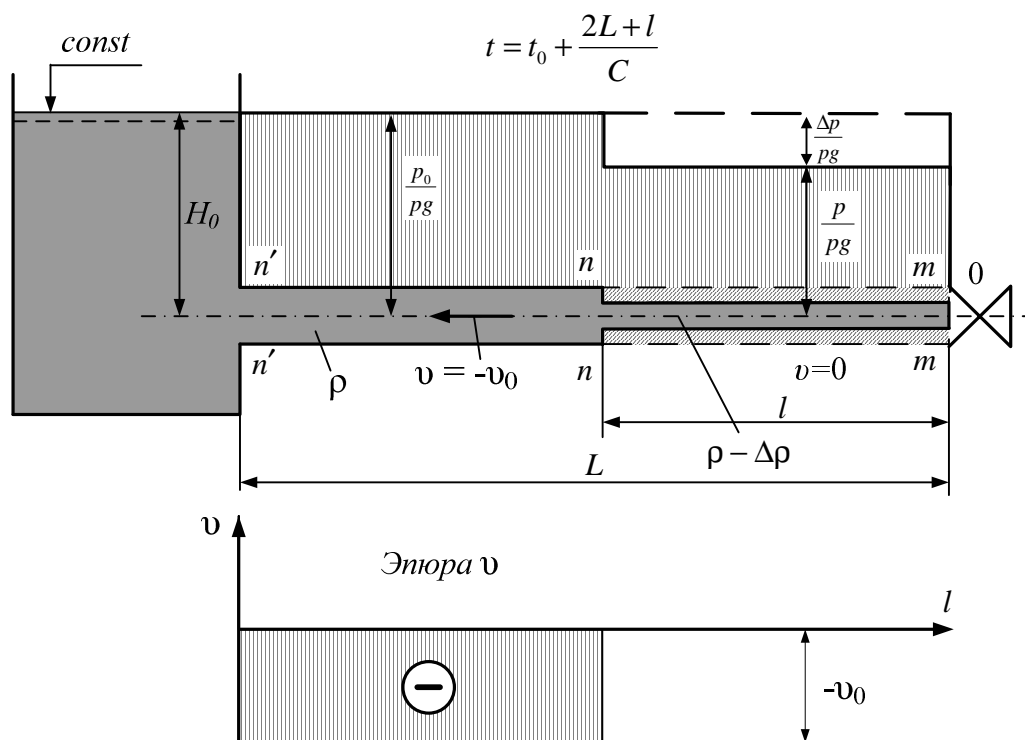


Рис. 9.18. Гидравлический удар. Момент времени $t = t_0 + (2L+l)/C$

В момент времени $t = t_0 + 3L/c$ волна пониженного давления достигнет резервуара.

Так как наступивший покой всей жидкости в этом разреженном (при $p < p_0$) состоянии не может сохраняться вследствие того, что в резервуаре давление постоянно $p = p_0$, то в сечении $n'-n'$ снова появляется скорость движения жидкости v_0 в направлении от резервуара к затвору, то есть в момент времени $t = t_0 + 3L/c$ возникает отраженная от резервуара волна, которая со скоростью c распространяется к задвижке, создавая в трубопроводе новое состояние с первоначальным давлением p_0 и скоростью v_0 .

В момент времени $t = t_0 + 3L/c + (L-l)/c$ эта волна достигнет сечения на расстоянии l от затвора.

На рис. 9.19 показаны «мгновенный снимок» состояния трубопровода, эпюры распределения скорости v и давления $p/\rho g$ по длине трубопровода в момент времени $t = t_0 + 3L/c + (L-l)/c$. На участке трубопрово-

да длиной l в этот момент времени давление равно $p = p_0 - \Delta p$, скорость движения жидкости $v = 0$, жидкость находится в разреженном состоянии, соответствующем указанному давлению, плотность $\rho = \rho - \Delta\rho$, стенки трубопровода сжаты. На участке трубопровода длиной $L - l$ в этот момент времени давление равно p_0 , скорость движения жидкости $v = v_0$, стенки трубопровода и жидкость находятся в начальном состоянии, соответствующем давлению p_0 , плотность равна ρ .

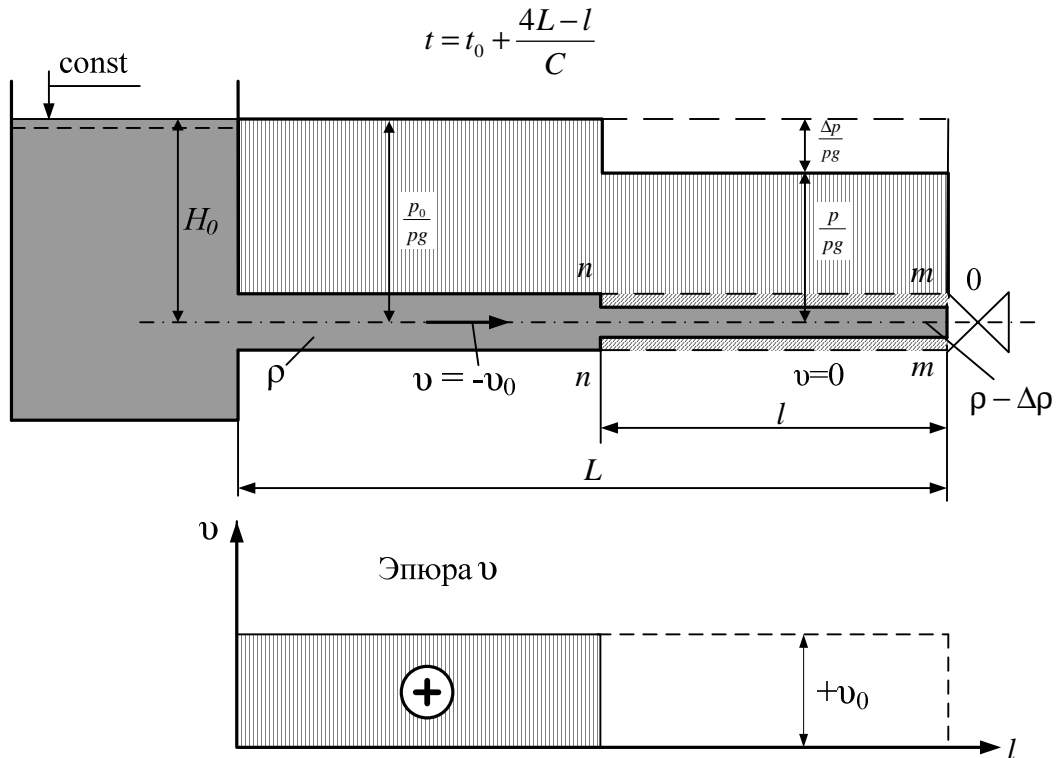


Рис. 9.19. Гидравлический удар. Момент времени $t = t_0 + 3L/c + (L - l)/c$

В момент времени $t = t_0 + 4L/c$ отраженная волна достигнет затвора. В этот момент времени вся жидкость в трубопроводе будет находиться в первоначальном состоянии с давлением p_0 и скоростью v_0 , направленной в сторону закрытой задвижки. В связи с этим произойдет новый гидравлический удар, давление у затвора опять мгновенно повысится до $p = p_0 + \Delta p$ и явление повторится в вышеописанной последовательности.

На рис. 9.20 показано изменение давления в сечении $m-m$ у затвора. Давление представлено отрезками, отличающимися от p_0 попеременно на $+\Delta p$ и $-\Delta p$, причем чередование происходит через промежуток времени $2L/c$, который называется *фазой удара* τ_0 . Период колебаний масс жидкости при гидравлическом ударе равен $T_0 = 2\tau_0$.

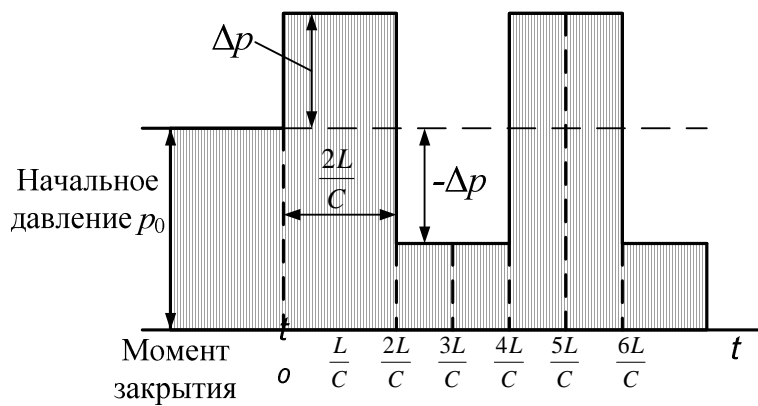


Рис. 9.20. Фаза удара

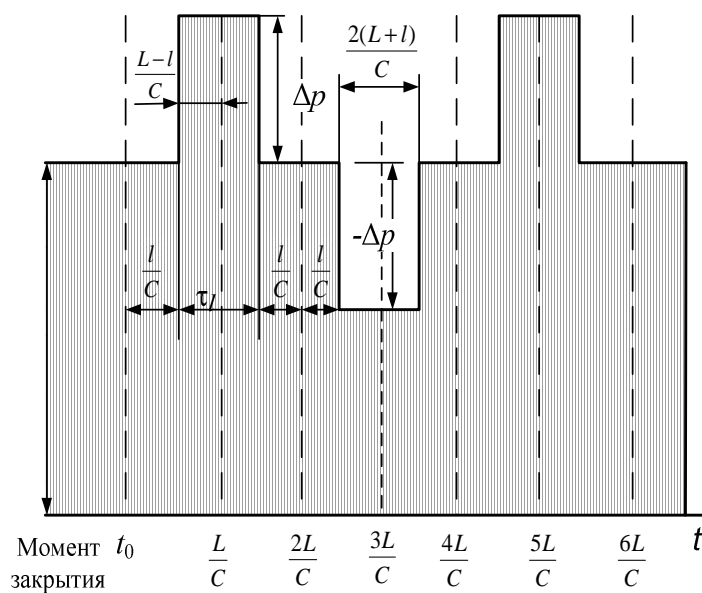


Рис. 9.21. Диаграмма давления

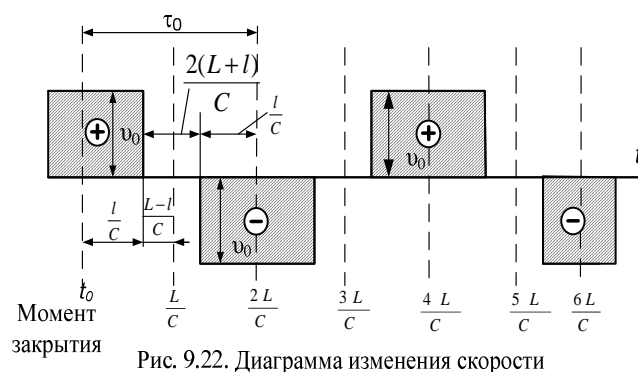


Рис. 9.22. Диаграмма изменения скорости

Диаграмма давления в точке, находящейся на расстоянии l от затвора, показана на рис. 9.21. Промежутки времени, в течение которых давление в точке l отличается от p_0 , будут меньше, чем в сечении у затвора. Длительность этих промежутков равна $\tau_l = 2(L-l)/c$ как для повышенного давления, так и для пониженного. Период же колебаний остается прежним: $T_0 = 2\tau_0$.

Изменение скорости в точке, находящейся на расстоянии l от затвора, показано на рис. 9.22. Здесь в соответствии с проведенным выше анализом, чередуются фазы скорости $v = +v_0$ с фазами скорости $v = 0$ и $v = -v_0$. У входа в трубопровод скорость скачкообразно меняется от $+v_0$ на $-v_0$ в моменты времени $L/c, 5L/c, 9L/c$ и т.д. и от $+v_0$ на $-v_0$ в моменты $3L/c, 7L/c$ и т. д.

Рассмотренный выше процесс гидравлического

удара соответствует случаям, когда потерями на трение можно пренебречь.

Гидравлический удар, начинающийся с волны повышения давления называют *положительным*, а начинающийся с волны понижения давления – *отрицательным*.

Если внезапно откроется прежде закрытое регулирующее устройство в конце трубопровода, то давление у затвора вначале резко уменьшится на Δp , затем через интервал времени, равный фазе, сменится повышением давления и т.д. Процесс можно проанализировать так же, как для гидравлического удара, начинающегося с повышения давления.

С резкого понижения давления начинается и гидравлический удар при внезапной остановке насоса. Вода из нагнетательной линии после отражения с большой скоростью возвращается по направлению к насосу. Если на напорной линии за насосом установлен обратный клапан, при ударе воды об обратный клапан пониженное давление сменится резким повышением давления.

7.2. Скорость распространения волны гидравлического удара

Определим скорость распространения ударной волны в упругом трубопроводе круглого поперечного сечения. Рассмотрим отсек длиной Δl (см. рис. 9.14).

В течение времени Δt движение жидкости выше рассматриваемого участка Δl происходит, как и до закрытия затвора, со скоростью v_0 . За счет этого в рассматриваемый отсек за время Δt войдет объем жидкости:

$$\Delta W = Q\Delta t = \omega_0 v_0 \Delta t. \quad (9.24)$$

Этот объем займет часть объема отсека Δl , который образовался за счет растяжения стенок трубопровода (ΔW_1) из-за повышения давления на Δp и за счет сжатия жидкости в отсеке (ΔW_2).

При растяжении стенок радиус трубы станет равным $r = r_0 + \Delta r$, площадь сечения трубы ω увеличится по сравнению с первоначальным значением ω_0 и ΔW_1 примет вид:

$$\Delta W_1 = (\omega - \omega_0) \Delta l = \Delta \omega \Delta l. \quad (9.25)$$

Первоначальный объем жидкости в отсеке $\omega_0 \Delta l$ при увеличении давления на Δp уменьшится на величину:

$$\Delta W_2 = \beta_c \omega_0 \Delta l \Delta p, \quad (9.26)$$

или с учетом того, что $\beta_c = 1/E_{жс}$ (см. модуль 1, п. 1), на величину:

$$\Delta W_2 = \omega_0 \Delta l \Delta p / E_{жс}. \quad (9.27)$$

Понятно, что

$$\Delta W = \Delta W_1 + \Delta W_2.$$

Подставляя значения ΔW , ΔW_1 и ΔW_2 по (9.24), (9.25) и (9.26), получаем:

$$\omega_0 v_0 \Delta t = \omega_0 \Delta l \frac{\Delta p}{E_{жс}} + \Delta \omega \Delta l \quad (9.28)$$

или
$$v_0 \frac{\Delta t}{\Delta l} = \frac{\Delta \omega}{\omega_0} + \frac{\Delta p}{E_{жс}} \quad (9.29)$$

Подставляя из (9.23) v_0 и переходя к пределу $\Delta t \rightarrow 0$, получаем:

$$\frac{dp}{\rho c^2} = \frac{d\omega}{\omega_0} + \frac{dp}{E_{жс}}$$

Отсюда скорость распространения ударной волны

$$c = \sqrt{\frac{dp/\rho}{dp/E_{жс} + d\omega/\omega_0}}. \quad (9.30)$$

Приведем формулу (9.30) к виду, удобному для использования в расчетах. Примем, что напряжение в стенках трубы подчиняется формуле Мариотта:

$$\sigma = pD/2e.$$

Далее принимаем, что деформации подчиняются закону Гука, E и $E_{жс}$ не зависят от давления. С учетом сказанного:

$$\frac{d\omega}{\omega_0} = \frac{d(\pi r^2)}{\pi r_0^2} = 2 \frac{\pi r dr}{\pi r_0^2} = 2 \frac{dr}{r_0}.$$

Заменяя относительное удлинение $dr/r_0 = d\sigma/E$, получаем:

$$\frac{d\omega}{\omega_0} = 2 \frac{d\sigma}{E}.$$

Подставив согласно формуле Мариотта:

$$d\sigma = \frac{D}{2e} dp,$$

получим
$$\frac{d\omega}{\omega_0} = \frac{dp}{E} \frac{D}{e}. \quad (9.31)$$

Подставив (9.31) в (9.30), найдем:

$$c = \sqrt{\frac{E_{жс}/\rho}{1 + \frac{D}{e} \cdot \frac{E_{жс}}{E}}}. \quad (9.32)$$

Если труба абсолютно жесткая ($E = \infty$), то:

$$c_0 = \sqrt{E_{жс}/\rho}. \quad (9.33)$$

Последнее выражение представляет собой скорость распространения возмущений (в данном случае – ударной волны) при неупругих стенках трубопровода. Она равна скорости звука c_0 в жидкости, занимающей неограниченно большой объем.

Если стенки трубы упругие, то $(D/e)(K/E) > 0$ и $c < c_0$. При температуре воды 10 °С принимают $c_0 = 1425 \div 1435$ м/с. Для расчетов примем $E_{жс} = 20,3 \cdot 10^8$ Па, тогда:

$$c_0 = \sqrt{\frac{20,3 \cdot 10^8}{1000}} = 1425 \text{ м/с,}$$

для воды

$$c = \frac{1425}{\sqrt{1 + \frac{D}{e} \cdot \frac{E_{жс}}{E}}}. \quad (9.34)$$

7.3. Гидравлический удар при резком понижении давления (с разрывом сплошности потока)

Если давление в трубопроводе понизится до давления (упругости) насыщенных паров жидкости при данной температуре, то начнется «холодное кипение», образуются пары жидкости. При резком уменьшении давления могут образоваться полости, заполненные смесью пара и воздуха (при достаточно низком давлении), то есть произойдет *разрыв сплошности потока*, разрыв «колонны» жидкости. Так как движение жидкости в трубопроводе не остановилось, то при возникновении отраженных волн с изменением направления массы жидкости устремляются к месту разрыва сплошности. При быстром сжатии полости с пониженным давлением происходит соударение масс (колонн) жидкости. Повышение давления при этом превышает Δp , найденное по формуле Жуковского.

По исследованиям различных авторов повышение давления при разрыве сплошности $\Delta p_{p.cn.}$ может быть найдено по следующему соотношению:

$$\Delta p_{p.cn.} = \rho c v_0 + (1 \div 2) p_0,$$

где p_0 – давление при установившемся движении.

Для уточнения коэффициента перед p требуется дальнейшее накопление экспериментальных данных.

Гидравлический удар с разрывом сплошности потока может произойти при внезапной остановке насоса (рис. 9.22). Подача воды насосом прекращается, а движение воды по инерции по трубопроводу еще происходит. При этом в потоке могут возникнуть разрывы сплошности. При перемене направления движения, которая произойдет вследствие отражения

и преломления волн гидравлического удара, разорвавшиеся части колонны жидкости встречаются, и давление очень сильно возрастает по сравнению с гидравлическим ударом без разрыва сплошности.

На характер и количественные характеристики гидравлического удара с разрывом сплошности помимо указанных факторов (модуля упругости жидкости и материала стенок трубопровода, отношения диаметра к толщине стенки, относительного времени закрытия регулирующего устройства, воздухо содержания, объемного содержания твердых частиц и т.д.) влияют и такие важные факторы, как режимы работы насосной станции, очертание трассы трубопровода (наличие переломов в вертикальном профиле и конфигурация сети в плане, наличие обратных клапанов, тупиковых участков, отводов, мест разделения и соединения потоков, резких поворотов трубопроводов и т.д.).

Влияние этих факторов на место образования разрывов сплошности, объемы полостей, образующихся при разрыве, длины и скорости движения соударяющихся колонн приводятся в нормативных документах.

Разрыв сплошности потока возможен, если повышение давления при гидравлическом ударе, найденное по формуле Жуковского, будет больше, чем сумма давления $\rho g H_0$ и практически максимально возможного вакуумметрического давления, то есть:

$$\rho c v_0 > \rho g (H_0 + h_{\text{вак. max}}).$$

Как известно, максимальное значение $h_{\text{вак. max}} \approx 7 \div 8$ м. Наиболее опасными с точки зрения возникновения разрыва сплошности являются места непосредственно у насосной станции (у насосов) и места переломов трассы с выпуклостью на продольном профиле, обращенной вверх.

7.4. Защита от воздействия гидравлических ударов

При проектировании гидросистем должны предусматриваться как мероприятия по недопущению опасных повышений и понижений давления в трубопроводе, так и меры по защите, если опасные колебания давления возникнут. Эти меры отражены в нормативах.

Ниже приводятся основные меры по гашению гидравлических ударов.

1. *Сброс части жидкости* из трубопровода при повышении давления, если такой сброс возможен по соображениям охраны окружающей среды.

Воду сбрасывают в какие-либо понижения местности, в водоемы или обратно в источник водоснабжения. В последнем случае вода может быть пропущена через насос и всасывающую линию, если на напорном (нагнетательном) трубопроводе нет обратного клапана; через обводные линии (байпасы) в обход обратного клапана и насоса; через медленно закрываю-

щиеся обратные клапаны. В этих случаях необходимо учитывать, что насос при обратном направлении движения воды и отсутствии тормозов может работать как турбина с недопустимой частотой вращения. При большой скорости движения воды в обводных линиях могут появиться кавитационные явления, что уменьшает расход, проходящий по этим линиям.

К этим мерам защиты относится и сброс воды через специальные предохранительные клапаны или другие устройства (например, разрывные мембраны). При превышении давления клапаны, протарированные на определенное давление, открываются и давление понижается. Разрывные мембраны, изготовленные из тонкого листа металла, устанавливаются на отводе от основного трубопровода. Мембрана полностью перекрывает поперечное сечение отвода. При превышении определенного давления мембрана разрушается, и часть жидкости выливается.

После сброса жидкости клапаны должны автоматически закрываться.

2. *Впуск и заземление воздуха.* Если возможно образование разрыва сплошности потока, то эффективным средством борьбы с чрезмерным повышением давления здесь может служить впуск воздуха в места образования разрыва сплошности и последующее заземление воздуха. Для впуска и заземления воздуха служат специальные устройства – клапаны. Заземленный в местах разрыва сплошности потока воздух не позволяет разошедшимся колоннам воды при обратном движении соударяться, ибо такое соударение вызвало бы, как ранее указывалось, очень сильное повышение давления.

Воздух после гашения гидравлического удара должен быть удален из трубопровода, причем это удаление должно выполняться так, чтобы не возникли в трубопроводе нежелательные колебания давления.

3. *Впуск воды в трубопровод* осуществляется из бассейнов, которые отделены от защищаемых трубопроводов обратными клапанами. При понижении давления в трубопроводе вследствие остановки насосов на соединительной (бассейн – трубопровод) линии открывается обратный клапан, и вода из бассейна в необходимом количестве поступает в трубопровод. Когда давление начнет подниматься (но не до того большого значения, как это было без впуска воды), то обратный клапан закроется, и впуск воды в трубопровод прекратится.

Впуск и заземление воздуха, и впуск воды целесообразно осуществлять во всех сечениях, где возможен разрыв сплошности потока, или, по крайней мере, в нескольких, наиболее опасных местах.

4. *Воздушно-гидравлические колпаки* применяются для гашения гидравлических ударов, возникающих в напорных трубопроводах. Размеры колпаков при установке их на напорных трубопроводах насосных станций определяются из условий пуска и остановки насосного агрегата.

7.5. Гидравлический таран

В настоящее время особый интерес представляют неэнергоемкие механизмы, в частности для водоснабжения. Одним из таких механизмов является гидравлический таран, в котором процессы, происходящие при гидравлическом ударе, используются для подъема воды.

Гидравлический таран состоит (рис. 9.22) из ударного клапана 1, нагнетательного клапана 2, воздушного колпака 3. Через питающую трубу 4 таран соединяется с бассейном 5, через нагнетательный трубопровод 6 – с приемным резервуаром 7.

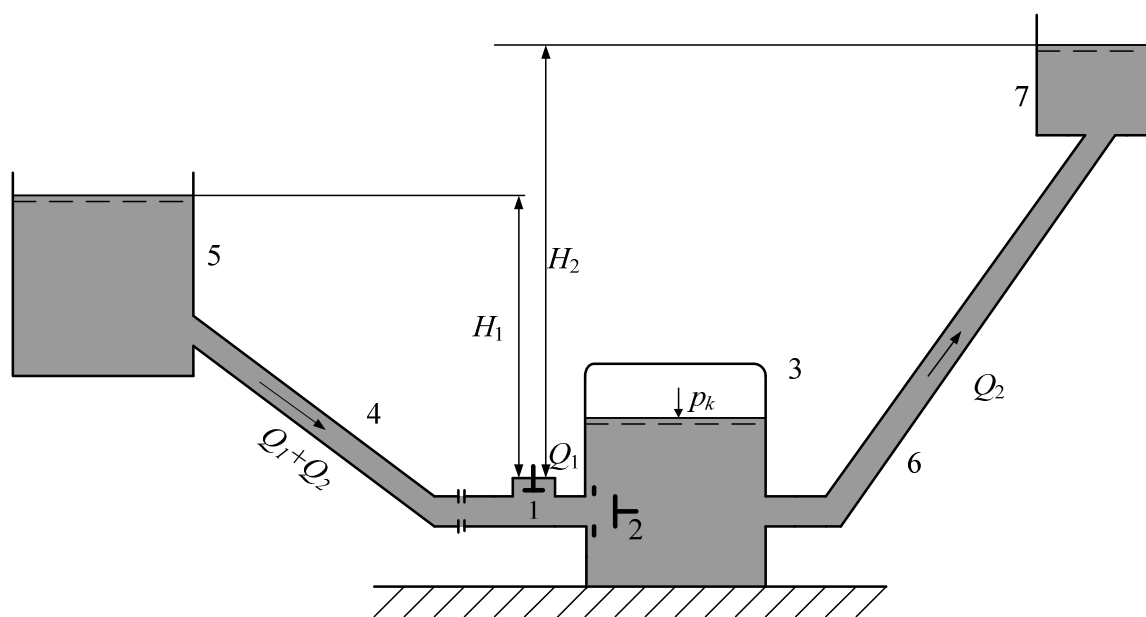


Рис. 9.22. Гидравлический таран

Представим, что в начальный момент времени нагнетательный и ударный клапаны закрыты, избыточное давление в воздушном колпаке $p_k = \rho gh$, а вода в питающей трубе 4 неподвижна. Для того чтобы таран начал автоматически работать, необходимо резко открыть ударный клапан 1. Через клапан начнется истечение воды, скорость которой вследствие инерции воды, находящейся в питающей трубе 4, будет постепенно увеличиваться от нуля в первоначальный момент времени до какой-то конечной величины v , стремясь в пределе к скорости установившегося движения v_0 , соответствующей напору H_1 и гидравлическим сопротивлениям системы «питательный трубопровод – ударный клапан».

С увеличением скорости истечения гидродинамическое давление, действующее снизу вверх на ударный клапан, будет увеличиваться. Когда сила гидродинамического давления превысит вес клапана, он резко закроется. Произойдет гидравлический удар, давление в трубе 4 перед нагнета-

тельным клапаном повысится до некоторого значения $p > p_k$, нагнетательный клапан 2 откроется и вода под повышенным давлением начнет поступать в воздушный колпак 3, сжимая в нем воздух. Из воздушного колпака вода по нагнетательному трубопроводу 6 поступит в приемный резервуар 7. В момент закрытия ударного клапана 1 в питающей трубе 4 начнется волновой процесс, который приведет к уменьшению скорости и изменению давления в питающем трубопроводе 6. В связи с этим спустя некоторое время после закрытия ударного клапана давление в питательном трубопроводе падает, нагнетательный клапан 2 закрывается, а ударный клапан 1 автоматически открывается; начинается новый цикл, протекающий так же, как и первый. Таран начинает работать автоматически, подавая воду определенными порциями в воздушный колпак, который сглаживает изменение скорости нагнетаемой воды, обеспечивая сравнительно равномерное движение (во времени) в нагнетательном трубопроводе. Таран непосредственно использует энергию падающей воды для подъема части этой воды на необходимую высоту.

Если через Q_1 обозначить расход воды, сбрасываемой через ударный клапан 1, а через Q_2 – расход, поступающий в приемный резервуар, то коэффициент полезного действия таранной установки выразится отношением:

$$\eta = \frac{Q_2 H_2}{(Q_1 + Q_2) H_1}.$$

Такие простые установки, какими являются гидравлические тараны, могут обеспечивать подъем воды на высоту $H_2 = (2 \div 10) H_1$. При этом расход $Q_2 = (0,4 \div 0,07) Q_1$, а коэффициент полезного действия $\eta = (0,85 \div 0,2)$. Надо отметить, что при работе гидравлического тарана весьма велики непроизводительные потери воды.

ЗАДАНИЯ ДЛЯ ПРАКТИЧЕСКИХ ЗАНЯТИЙ

Пример 1. Расход воды по стальному сифонному трубопроводу (рис. 9.33) с эквивалентной шероховатостью $\Delta = 0,4$ мм, диаметром $d = 25$ мм и общей длиной $l = 12$ м, $Q = 1,0$ л/с. Температура воды $t = 20$ °С.

Определить потребный напор H и давления в наивысшей точке сифона (сечение 3-3), если $z = 4$ м, $l_1 = 4,5$ м. Потерей напора в плавном закруглении пренебречь.

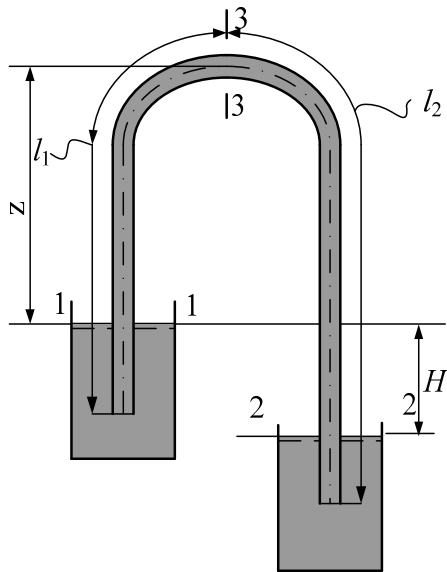


Рис. 9.33. Пример 1

1. Составим уравнение Бернулли для сечений 1-1 и 2-2 относительно плоскости 2-2:

$$\frac{p_1}{\rho g} + \frac{v_1^2}{2g} + H = \frac{p_2}{\rho g} + \frac{v_2^2}{2g} + h_{1-2}.$$

Так как $p_1 = p_2 = p_{\text{атм}}$, а $v_1 = v_2 = 0$, то из уравнения имеем:

$$H = h_{1-2}.$$

2. Скорость движения воды:

$$v = \frac{4 \cdot Q}{\pi \cdot d^2} = \frac{4,0 \cdot 1,0 \cdot 10^{-3}}{3,14 \cdot 0,025^2} = 2,04 \text{ м/с}.$$

3. Кинематический коэффициент вязкости воды:

$$\nu_{20} = 0,0101 \cdot 10^{-4} \text{ м}^2/\text{с}.$$

4. Число Рейнольдса:

$$Re = \frac{v \cdot d}{\nu} = \frac{2,04 \cdot 0,025}{0,0101 \cdot 10^{-4}} = 50495.$$

5. Параметр, определяющий зону гидравлического сопротивления:

$$Re \frac{\Delta}{d} = 50495 \frac{0,4}{25} = 808 > 500 - \text{зона квадратичного сопротивления}.$$

6. Коэффициент гидравлического трения:

$$\lambda = 0,114 \sqrt{\frac{\Delta}{d}} = 0,114 \sqrt{\frac{0,4}{25}} = 0,039.$$

7. Сумма коэффициентов местных сопротивлений:

$$\Sigma \zeta = \zeta_{\text{вх}} + \zeta_{\text{вых}} = 0,5 + 1 = 1,5.$$

8. Потребный напор:

$$H = \left(\lambda \frac{l}{d} + \Sigma \zeta \right) \frac{v^2}{2g} = \left(0,039 \frac{12}{0,025} + 1,5 \right) \frac{2,04^2}{2 \cdot 9,81} = 4,3 \text{ м}.$$

9. Составляя уравнение Бернулли для сечений 1-1 и 3-3 относительно плоскости 1-1, получим:

$$\frac{p_1}{\rho g} + \frac{v_1^2}{2g} = \frac{p_3}{\rho g} + \frac{v_3^2}{2g} + z + h_{1-3}.$$

Отсюда с учетом того, что $v_1 = 0$, $v_3 = 2,04 \text{ м/с}$, $p_1 = p_{\text{атм}} = 0,1 \cdot 10^6 \text{ Па}$, имеем:

$$\frac{p_3}{\rho g} = \frac{p_a}{\rho g} - \frac{v_3^2}{2g} - z - h_{1-3}.$$

Так как $h_{1-3} = (\lambda \frac{l}{d} + \Sigma \zeta) \frac{v^2}{2g}$, где $\Sigma \zeta = \zeta_{ex} = 0,5$,

$$\text{То } \frac{p_3}{\rho g} = \frac{0,1 \cdot 10^6}{1000 \cdot 9,81} - 4 - (0,039 \frac{4,5}{0,025} + 0,5) \frac{2,04^2}{2 \cdot 9,81} = 4,53 \text{ м.}$$

или $p_3 = 1000 \cdot 9,81 \cdot 4,5 = 44145 \text{ Па} = 44 \text{ кПа.}$

Пример 2. Вода из закрытого резервуара, избыточное давление над свободной поверхностью, в котором $p = 30 \text{ КПа}$, (рис. 9.34) вытекает в атмосферу по трубопроводу переменного сечения с геометрическими размерами: $d_1 = 32 \text{ мм}$, $l_1 = 65 \text{ м}$; $d_2 = 38 \text{ мм}$; $l_2 = 35 \text{ м}$. Уровень свободной поверхности относительно оси трубы в питающем резервуаре $H = 8 \text{ м}$. Температура воды $t = 10 \text{ }^\circ\text{C}$. Эквивалентная шероховатость всех участков трубопровода $\Delta = 0,15 \text{ мм}$. Определить расход воды при полностью открытом запорном кране ($\zeta_k = 4,5$), построить напорную и пьезометрическую линии.

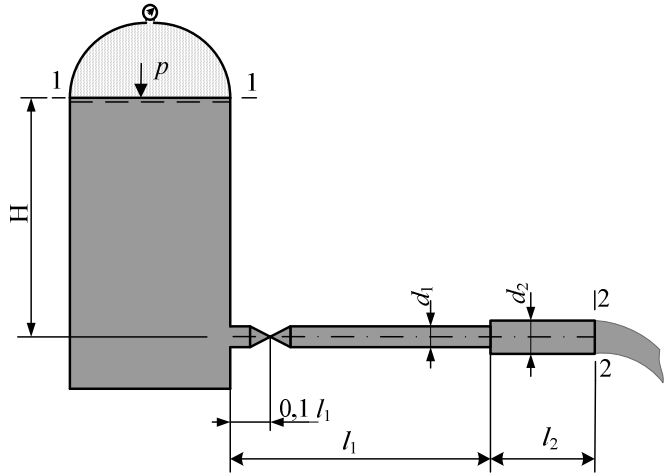


Рис. 9.34. К примеру 2

Составим уравнение Бернулли для сечений 1-1 и 2-2 относительно оси трубы:

$$\frac{p}{\rho g} + H = \frac{v_2^2}{2g} + h_{mp}$$

$$\frac{p}{\rho g} + H = \lambda_1 \frac{l_1}{d} \frac{v_1^2}{2g} + \zeta_{ex} \frac{v_1^2}{2g} + \zeta_k \frac{v_1^2}{2g} + \lambda_2 \frac{l_2}{d_2} \frac{v_2^2}{2g} + \zeta_{в.п.} \frac{v_2^2}{2g} + \frac{v_2^2}{2g}.$$

По условию коэффициенты местных сопротивлений $\zeta_{вх} = 0,5$; $\zeta_k = 4,5$:

$$\zeta_{в.п.} = \left(\frac{\omega_2}{\omega_1} - 1\right)^2 = \left(\frac{d_2^2}{d_1^2} - 1\right)^2 = \left(\frac{38^2}{32^2} - 1\right)^2 = 0,17.$$

Пользуясь уравнением неразрывности, выразим скорость v_2 через v_1 :

$$v_1 \frac{\pi \cdot d_1^2}{4} = v_2 \frac{\pi \cdot d_2^2}{4}, v_2 = v_1 \frac{d_1^2}{d_2^2}, v_2^2 = v_1^2 \frac{d_1^4}{d_2^4}.$$

Подставляя значения ζ и v_2 в исходное уравнение, получим:

$$\begin{aligned} \frac{p}{\rho g} + H = \lambda_1 \frac{l_1}{d_1} \cdot \frac{v_1^2}{2g} + 0,5 \frac{v_1^2}{2g} + 4,5 \frac{v_1^2}{2g} + \\ + \lambda_2 \frac{l_2}{d_2} \cdot \frac{v_1^2}{2g} \cdot \frac{d_1^4}{d_2^4} + 0,17 \frac{v_1^2}{2g} \cdot \frac{d_1^4}{d_2^4} + 1,0 \frac{v_1^2}{2g} \cdot \frac{d_1^4}{d_2^4}. \end{aligned} \quad (9.35)$$

Примем в первом приближении, что движение воды в обеих частях трубопровода отвечает квадратичной зоне сопротивления. Значения λ в этом случае:

$$\lambda_1 = 0,11 \cdot \sqrt[4]{\frac{\Delta}{d}} = 0,11 \cdot \sqrt[4]{\frac{0,15}{32}} = 0,0288, \quad \lambda_2 = 0,11 \sqrt[4]{\frac{0,15}{38}} = 0,0276.$$

Подставляя известные величины в уравнение (9.35) получаем:

$$\begin{aligned} \frac{30 \cdot 10^3}{1000 \cdot 9,81} + 8 = \frac{v_1^2}{2g} \cdot (0,0288 \frac{65}{0,032} + 0,5 + 4,5 + \\ + 0,0276 \frac{35}{0,038} \frac{32^4}{38^4} + 0,17 \frac{32^4}{38^4} + \frac{32^4}{38^4}) = 11,06 = \frac{v_1^2}{2g} 76,79. \\ 11,06 = \frac{v_1^2}{2g} 76,79. \end{aligned}$$

$$v_1 = \sqrt{\frac{2 \cdot 9,81 \cdot 11,06}{76,79}} = 1,68 \text{ м/с},$$

$$v_2 = v_1 \frac{d_1^2}{d_2^2} = 1,68 \frac{32^2}{38^2} = 1,19 \text{ м/с}.$$

Кинематический коэффициент вязкости воды $\nu = 0,0131 \cdot 10^{-4}$ м/с.

Числа Рейнольдса:

$$Re_1 = \frac{v_1 \cdot d_1}{\nu} = \frac{1,68 \cdot 0,032}{0,0131 \cdot 10^{-4}} = 41038; \quad Re_2 = \frac{1,19 \cdot 0,038}{0,0131 \cdot 10^{-4}} = 34519.$$

Проверяем условие квадратичности зоны сопротивления:

$$Re_1 \cdot \frac{\Delta}{d_1} = 41038 \cdot \frac{0,15}{32} = 192 < 500; \quad Re_2 \cdot \frac{\Delta}{d_2} = 34519 \cdot \frac{0,15}{38} = 136 < 500.$$

Уточняем коэффициент гидравлического трения:

$$\lambda_1 = 0,11 \cdot \sqrt[4]{\frac{\Delta}{d_1} + \frac{68}{Re_1}} = 0,11 \cdot \sqrt[4]{\frac{0,15}{32} + \frac{68}{41038}} = 0,031,$$

$$\lambda_2 = 0,11 \sqrt[4]{\frac{0,15}{38} + \frac{68}{34519}} = 0,0305.$$

Скорости движения воды по участкам трубопровода во втором приближении:

$$\frac{v_1^2}{2g} \left(0,031 \frac{65}{0,032} + 0,5 + 4,5 + 0,0305 \frac{35}{0,038} \cdot \frac{32^4}{38^4} + 0,17 \frac{32^4}{38^4} + \frac{32^4}{38^4} \right) = 11,06;$$

$$v_1 = \sqrt{\frac{2 \cdot 9,81 \cdot 11,06}{82,6}} = 1,62 \text{ м/с}, \quad v_2 = 1,62 \frac{32^2}{38^2} = 1,15 \text{ м/с}.$$

Расход воды в трубопроводе

$$Q = \frac{\pi \cdot d_1^2}{4} \cdot v_1 = \frac{3,14 \cdot 0,032^2}{4} \cdot 1,62 = 1,3 \cdot 10^{-3} \text{ л/с} = 1,3 \text{ м}^3/\text{с}.$$

Потери по длине и в местных сопротивлениях

$$h_{ex} = 0,5 \frac{1,62^2}{2 \cdot 9,81} = 0,067 \text{ м}; \quad h_{\kappa} = 4,5 \frac{1,62^2}{2 \cdot 9,81} = 0,6 \text{ м};$$

$$h_{l_1} = \lambda_1 \cdot \frac{l_1}{d_1} \cdot \frac{v_1^2}{2g} = 0,031 \frac{65}{0,032} \cdot \frac{1,62^2}{2 \cdot 9,81} = 8,4 \text{ м},$$

$$h_{l_2} = \lambda_2 \frac{l_2}{d_2} \cdot \frac{v_2^2}{2g} = 0,0305 \frac{35}{0,038} \cdot \frac{1,15^2}{2 \cdot 9,81} = 1,89 \text{ м},$$

$$h_{ep} = 0,17 \frac{1,15^2}{2 \cdot 9,81} = 0,01 \text{ м}.$$

Скоростной напор в выходном сечении $\frac{v_2^2}{2g} = \frac{1,15^2}{2 \cdot 9,81} = 0,067 \text{ м}.$

Скоростной напор в трубе d_1 $\frac{v_1^2}{2g} = \frac{1,62^2}{2 \cdot 9,81} = 0,13 \text{ м}$

Построение напорной и пьезометрической линии показано на рис. 9.35.

Задача 1. Общая длина одной из исполнительных магистралей гидросистемы $l = 10 \text{ м}$; диаметр $d = 10 \text{ мм}$; скорость движения рабочей жидкости $v = 7,5 \text{ м/с}$; вязкость $\nu = 0,5 \text{ Ст}$. В связи с нагреванием рабочей жидкости в системе происходит понижение вязкости до $\nu = 0,15 \text{ Ст}$ и турбулизация потока в гидравлически гладкой трубе. Насколько изменится суммарная потеря напора в указанной магистрали при турбулизации потока и неизменном расходе жидкости?

Ответ: $h_{nom} = 14,6 \text{ м}$.

Задача 2. Определить расход керосина в гладкой горизонтальной трубе длиной $l = 40 \text{ м}$; диаметром $d = 40 \text{ мм}$, если разность давлений в начальном и конечном сечениях трубы $\Delta p = 160 \text{ кПа}$. Вязкость керосина $\nu = 0,02 \text{ Ст}$; плотность $\rho = 800 \text{ кг/м}^3$.

Указание. Задачу следует решать методом последовательных приближений, задавшись сначала значением коэффициента λ , в первом приближении.

Ответ: $Q = 58$ л/с.

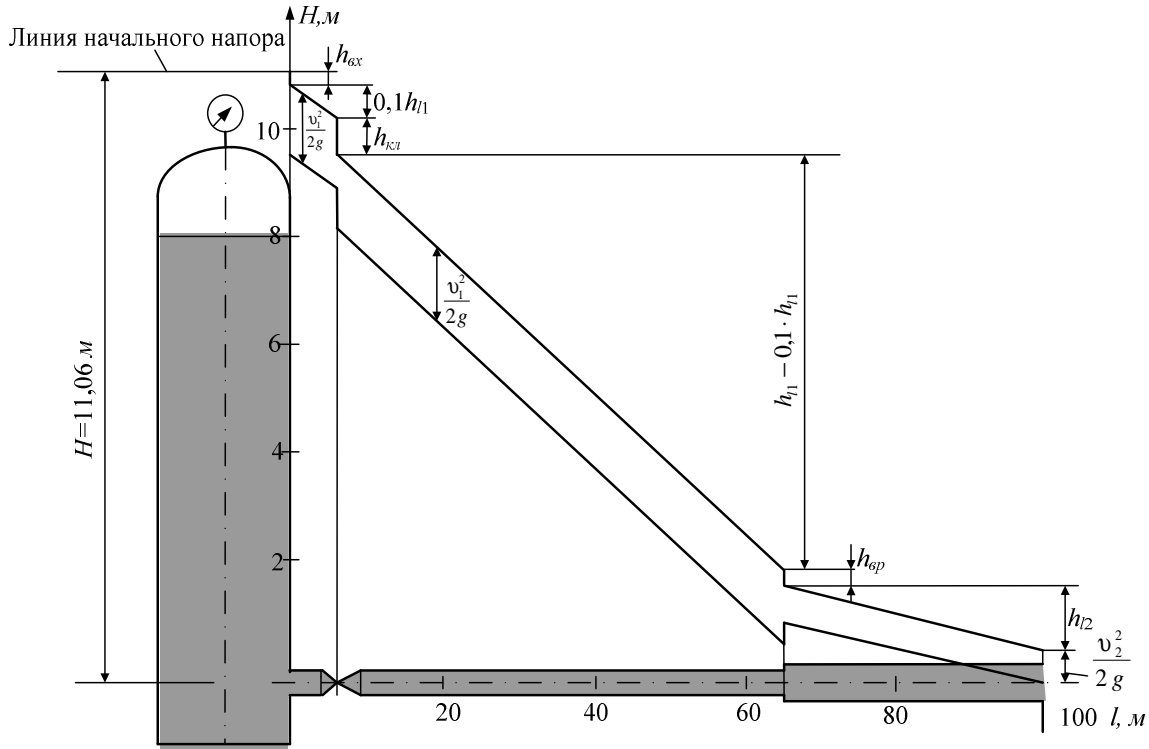


Рис. 9.35. Напорная и пьезометрическая линии

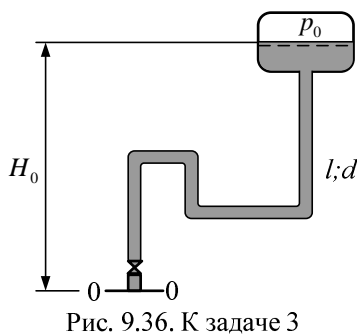


Рис. 9.36. К задаче 3

Задача 3. Определить потребный напор, который необходимо создать в сечении 0-0 для подачи в бак воды с вязкостью $\nu = 0,008$ Ст, если длина трубопровода $l = 80$ м; его диаметр $d = 50$ мм; расход жидкости $Q = 15$ л/с; высота $H_0 = 30$ м; давление в баке $p_2 = 0,2$ МПа; коэффициент сопротивления крана $\zeta_1 = 5$; колена $\zeta_2 = 0,8$; шероховатость стенок трубы $\Delta = 0,04$ мм.

Ответ: $H_{ном} = 169,5$ м.

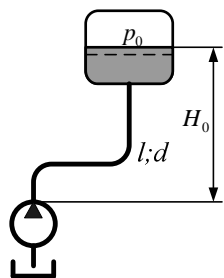


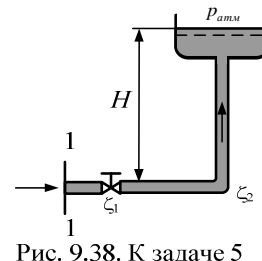
Рис. 9.37. К задаче 4

Задача 4. При каком диаметре трубопровода подача насоса составит $Q = 1$ л/с, если на выходе из него располагаемый напор $H_{расч} = 9,6$ м; длина трубопровода $l = 10$ м; эквивалентная шероховатость $\Delta = 0,05$ мм; давление в баке $p_0 = 30$ кПа; высота $H_0 = 4$ м; вязкость жидкости $\nu = 0,015$ Ст и ее плотность $\rho = 1000$ кг/м³? Местными гид-

равлическими сопротивлениями в трубопроводе пренебречь. Учесть потери при входе в бак.

Ответ: $d = 24,1$ м.

Задача 5. Определить расход в трубе для подачи воды (вязкость $\nu = 0,01$ Ст) на высоту $H = 16,5$ м, если диаметр трубы $d = 10$ мм; ее длина $l = 20$ м; предполагаемый напор в сечении трубы перед краном $H_{расч} = 20$ м; коэффициент сопротивления крана $\zeta_1 = 4$, колена $\zeta_2 = 1$. Трубу считать гидравлически гладкой.



Указание. Задачу решить методом последовательных приближений, задавшись коэффициентом Дарси λ , а затем уточняя его.

КОНТРОЛЬНЫЕ ВОПРОСЫ

1. Какой трубопровод называется простым?
2. При каких условиях в трубопроводе будет наблюдаться установившееся движение жидкости?
3. Какой трубопровод называется гидравлически длинным?
4. Какой трубопровод называется гидравлически коротким?
5. Проведите расчет простого трубопровода для случая истечения под уровень.
6. Проведите расчет простого трубопровода для случая истечения в атмосферу.
7. Расскажите порядок расчета задачи первого типа для простого трубопровода.
8. Расскажите порядок расчета задачи второго типа для простого трубопровода.
9. Расскажите порядок расчета задачи третьего типа для простого трубопровода.
10. Расскажите, как произвести расчет трубопровода из последовательно соединенных труб.
11. Расскажите, как произвести расчет трубопровода из параллельно соединенных труб.
12. Расскажите, как произвести расчет трубопровода с непрерывным изменением расхода по длине.
13. Какой трубопровод называется сифонным?

14. Объясните, как происходит движение жидкости по сифонному трубопроводу.
15. В каком сечении сифонного трубопровода будет наблюдаться наибольшая величина вакуума? Отчего зависит величина вакуума?
16. В каком случае сифон может прекратить работать?
17. Расскажите, как произвести расчет разветвленного трубопровода.
18. Какое явление в трубопроводе называется гидравлическим ударом?
19. Какие причины могут привести к гидравлическому удару?
20. Расскажите, как происходит распространение фронта ударной волны при мгновенном закрытии затвора.
21. Расскажите, как формируется обратная отраженная волна при мгновенном закрытии затвора.
22. Что называется фазой удара при гидравлическом ударе?
23. Расскажите, как с течением времени происходит изменение давления в сечении трубопровода при гидравлическом ударе.
24. Запишите формулу, позволяющую определить скорость распространения ударной волны в трубопроводе.
25. Объясните, как возникает гидравлический удар при резком понижении давления (с разрывом сплошности потока)?
26. Какие меры существуют для защиты от воздействия гидравлических ударов?
27. Объясните принцип работы гидравлического тарана.

ЛИТЕРАТУРА

1. Альтшуль, А. Д. Гидравлика и аэродинамика / А. Д. Альтшуль, П. Г. Кисилев. – М. : Стройиздат, 1975. – 323 с.
2. Штеренлихт, Д. В. Гидравлика : учебник для вузов / Д. В. Штеренлихт. – М. : Энергоатомиздат, 1984. – 640 с.
3. Чугаев, Р. Р. Гидравлика / Р. Р. Чугаев. – Л. : Энергия, 1982. – 600 с.
4. Ботук, Б. О. Гидравлика / Б. О. Ботук. – М. : Высш. шк., 1962. – 450 с.
5. Медведев, В. Ф. Гидравлика и гидравлические машины : учеб. пособие / В. Ф. Медведев. – Минск : Выш. шк., 1998. – 311 с.
6. Рабинович, Е. З. Гидравлика / Е. З. Рабинович – М. : Физматгиз, 1963. – 408 с.

МОДУЛЬ 10

ИСТЕЧЕНИЕ ЖИДКОСТИ ИЗ ОТВЕРСТИЙ И НАСАДКОВ

ВВЕДЕНИЕ

Исследования истечения жидкости из отверстий и насадков имеют большое практическое значение, так как результаты этих исследований находят применение при решении многих технических задач (при измерении количества проходящей жидкости, при расчете и создании сильной, дальнобойной и компактной струи, при расчете распространения свободной струи в массе жидкости, расчете воздушных завес, обеспечении быстрого опорожнения резервуаров, при конструировании сопл и форсунок и в ряде других случаев).

При истечении из отверстий и присоединенных к отверстиям достаточно коротких патрубков-насадков можно считать, что потери напора состоят лишь из местных потерь.

При движении жидкости в коротких трубах местные потери и потери на преодоление сопротивлений по длине имеют сопоставимое значение и вследствие этого следует учитывать оба эти вида потерь, суммируя их при расчете.

Истечение жидкости из отверстий и насадков может происходить в различных условиях. Вытекающая струя может непосредственно на выходе из отверстия и насадка находиться под атмосферным давлением – это будет *истечение в атмосферу*. Могут быть случаи, когда струя вытекает *под уровень жидкости*, находящейся в другом сосуде, резервуаре, водохранилище.

И в том, и в другом случае истечение может происходить при постоянном напоре (когда H или z постоянны) или при переменном напоре, когда H или z изменяются во время истечения.

Истечение из отверстий и насадков происходит при преобладающем действии сил тяжести (к действующим факторам относятся также силы вязкости и поверхностного натяжения), под воздействием напора H (рис. 10.3) – при истечении в атмосферу или разности уровней z (рис. 10.6) – при истечении под уровень из затопленного отверстия или насадка.

Различают следующие виды отверстий: по относительному размеру отверстия – *малое* и *большое*, по относительной толщине стенки – отверстия в *тонкой* и *толстой* стенке.

Малым считается такое отверстие, диаметр (или вертикальный размер – для отверстий, форма которых отличается от круглой) которого менее чем 0,1 напора H . Такое ограничение относительного вертикального размера отверстия позволяет считать с практически приемлемой погрешностью скорости отдельных струек в живом сечении вытекающей струи одинаковыми.

Большим отверстием соответственно считают такое, для которого $d > 0,1 H$, где d – диаметр или наибольший размер отверстия по вертикали.

Отверстием в *тонкой стенке* называется отверстие, края которого имеют острую кромку, а толщина стенки не превышает $3d$. В этом случае вытекающая из отверстия струя не касается стенки в пределах ее толщины и стенка вследствие этого не оказывает прямого воздействия на форму струи и гидравлические характеристики отверстия.

В створе самого отверстия траектории частиц жидкости криволинейны, причем кривизна их достаточно велика (рис. 10.6). На некотором расстоянии от стенки кривизна линий токов уменьшается, отдельные струйки располагаются почти параллельно, происходит заметное уменьшение живого сечения вытекающей струи. Для круглого малого отверстия в тонкой стенке наибольшее сжатие струи наблюдается на расстоянии около 0,5 диаметра от внутренней плоскости стенки сосуда. Это сечение называется *сжатым*. Сжатие струи характеризуется коэффициентом сжатия ε , представляющим собой отношение площади сжатого живого сечения ω_c к площади отверстия ω :

$$\varepsilon = \omega_c / \omega.$$

Виды сжатия струи при истечении могут быть различными.

Когда струя испытывает сжатие по всему периметру отверстия, наблюдается *полное сжатие*.

Неполное сжатие происходит в тех случаях, когда струя не испытывает сжатия по одной стороне или же по нескольким

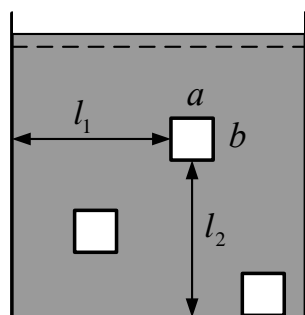


Рис. 10.1. Неполное сжатие

сторонам отверстия. Такие случаи могут встречаться, если прямоугольное отверстие в вертикальной или наклонной боковой стенке сосуда примыкает непосредственно к дну (отсутствует сжатие по одной из сторон, рис. 10.1) или расположено в углу и также примыкает к дну (сжатие отсутствует по двум сторонам). Такое положение может создаваться при соответствующем расположении отверстия в дне сосуда.

При неполном сжатии коэффициенты сжатия имеют большие значения, чем в случае полного сжатия. При полном сжатии можно выделить случаи совершенного и несовершенного сжатия.

Если отверстие расположено достаточно далеко от боковых стенок, свободной поверхности и дна, то кривизна траекторий крайних струек вытекающей струи будет наибольшей, сжатие также будет максимальным. В этом случае *сжатие совершенное*. Совершенное сжатие наблюдается, когда расстояние от крайних граней контура отверстия до стенок и дна сосуда превышает утроенный соответствующий поперечный размер отверстия, то есть если $l_1 > 3a$; $l_2 > 3b$ (рис. 10.2).

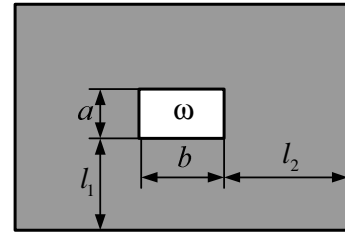


Рис. 10.2. Совершенное сжатие

Несовершенное сжатие наблюдается, когда отверстие расположено ближе к стенкам и дну, чем на указанные выше расстояния, то есть если $l_1 < 3a$ и $l_2 < 3b$. При несовершенном сжатии коэффициенты сжатия больше, чем при совершенном сжатии.

ИСТЕЧЕНИЕ ЖИДКОСТИ ПРИ ПОСТОЯННОМ НАПОРЕ

1. ИСТЕЧЕНИЕ ЧЕРЕЗ МАЛОЕ НЕЗАТОПЛЕННОЕ ОТВЕРСТИЕ С ОСТРОЙ КРОМКОЙ

Рассмотрим истечение жидкости плотностью ρ из резервуара через малое незатопленное отверстие (рис. 10.3, а). Глубина погружения центра тяжести отверстия под свободной поверхностью равна H (напор).

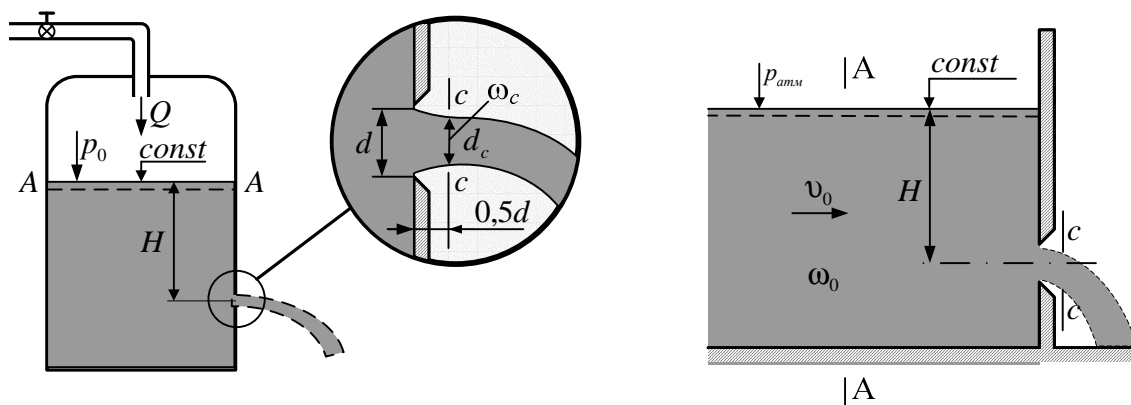


Рис. 10.3. Истечение жидкости через отверстие при постоянном напоре

Истечение происходит при постоянном напоре, то есть уровень жидкости в резервуаре является неизменным. Это возможно, если свободная поверхность жидкости занимает большую площадь (рис. 10.3, б) или если в

резервуар подается такой же расход, что и вытекает через отверстие (рис. 10.3, а).

При постоянном напоре скорости истечения будут неизменными во времени, то есть движение будет установившимся. При этом линии тока и траектории движения частиц жидкости совпадают.

Малым отверстием называется такое, у которого наибольший вертикальный размер d не превышает $0,1H$. При выполнении этого условия скорости на верхней и нижней границах вытекающей из отверстия струи можно считать одинаковыми.

Пусть свободная поверхность жидкости в резервуаре находится под давлением p_0 . Истечение происходит в газовую среду с давлением p_c через незатопленное отверстие с острой кромкой.

Траектории частиц при приближении к отверстию искривляются. Действующая центробежная сила направлена внутрь формирующейся струи. Сечения струи постепенно уменьшаются. Сжатие продолжается и на некотором расстоянии от плоской стенки после выхода струи из резервуара. Движение жидкости на этом участке вблизи стенки неравномерное. Живые сечения потока на этом участке криволинейные, постепенно уменьшающиеся. По мере удаления от отверстия кривизна линий тока уменьшается, и на некотором расстоянии от стенки движение приближается к плавно изменяющемуся.

В связи с криволинейностью линий тока давление и местные скорости в сечениях струи на участке сужения изменяются весьма сложно.

Ближайшее к отверстию сечение струи, в котором движение может быть принято плавно изменяющимся, находится на расстоянии примерно $0,5d$ от внутренней поверхности стенки резервуара. Это сечение называется *сжатым сечением* струи.

Скорости во всех точках сжатого живого сечения можно считать параллельными и в силу малости отверстия одинаковыми.

Коэффициент сжатия есть отношение площади сжатого живого сечения ω_c к площади отверстия ω :

$$\varepsilon = \omega_c / \omega. \quad (10.1)$$

Ниже сжатого сечения площади живых сечений струи изменяются слабо и жидкость движется в виде компактной струи. На достаточно большом расстоянии от отверстия в связи с насыщением струи воздухом (аэрация) струя начинает дробиться и теряет компактность.

Чтобы получить формулы для определения скорости и расхода, применим уравнение Бернулли. Составим его для сечений, движение в которых можно считать плавно изменяющимся. Выберем сечения $A-A$ в резер-

вуаре (см. рис. 10.3, *а*, *б*) и сжатое сечение струи *С-С*. В сжатом сечении давления не распределяются по гидростатическому закону, так как здесь $p = \text{const}$. Но для малого отверстия этим можно пренебречь и принять в пределах сечения справедливым соотношение $z + p / \rho g = \text{const}$. Горизонтальную плоскость сравнения удобно провести через центр *сжатого* сечения. Тогда:

$$H + \frac{p_0}{\rho g} + \frac{\alpha_0 v_0^2}{2g} = 0 + \frac{p_c}{\rho g} + \frac{\alpha_c v_c^2}{2g} + h_{mp}, \quad (10.2)$$

где H – глубина погружения центра тяжести выходного отверстия в стенке резервуара;

p_0 и p_c – давление в выбранных точках в сечениях *А-А* и *С-С*;

v_0 и v_c – средняя скорость движения жидкости соответственно в сечениях *А-А* и *С-С*;

α_0 и α_c – коэффициенты Кориолиса в сечениях *А-А* и *С-С*;

h_{mp} – потери напора на участке между сечениями *А-А* и *С-С*.

Потери удельной энергии (в данном случае местные потери) здесь выразим как:

$$h_{mp} = \zeta_{o.k.} \frac{v_c^2}{2g},$$

где $\zeta_{o.k.}$ – коэффициент потерь при истечении из отверстия с острой кромкой.

Перенеся известные величины в левую часть уравнения (10.2), получим:

$$H + \frac{p_0 - p_c}{\rho g} = (\alpha_c + \zeta_{o.k.}) \frac{v_c^2}{2g} - \frac{\alpha_0 v_0^2}{2g}.$$

Учитывая, что по уравнению неразрывности $v_c \cdot \omega_c = v_0 \cdot \omega_0$ или $v_c \cdot \varepsilon \cdot \omega = v_0 \cdot \omega_0$ (ω_0 – площадь сечения резервуара *А-А*), имеем:

$$H + \frac{p_0 - p_c}{\rho g} = \left[\alpha_c + \zeta_{o.k.} - \alpha_0 \left(\frac{\varepsilon \omega}{\omega_0} \right)^2 \right] \frac{v_c^2}{2g}.$$

Отсюда в общем случае ($p_0 \neq p_{am}$):

$$v_c = \frac{1}{\sqrt{\alpha_c + \zeta_{o.k.} - \alpha_0 \left(\frac{\omega \varepsilon}{\omega_0} \right)^2}} \sqrt{2g \left(H + \frac{p_0 - p_c}{\rho g} \right)} \quad (10.3)$$

В большинстве случаев в гидротехнической практике происходит истечение в атмосферу ($p_c = p_{am}$) из сосудов или резервуаров, на свободной поверхности которых $p_0 = p_{am}$, то есть:

$$p_0 = p_{am} = p_c.$$

Тогда для средней скорости в сжатом сечении получим:

$$v_c = \varphi_0 \sqrt{2gH}, \quad (10.4)$$

где

$$\varphi_0 = \frac{1}{\sqrt{\alpha_c + \zeta_{o.k.} - \alpha_0 \left(\frac{\varepsilon \omega}{\omega_0} \right)^2}} \quad (10.5)$$

Этот множитель называется *коэффициентом скорости*.

Определим расход с учетом (10.1):

$$Q = \omega_c v_c = \varepsilon \omega v_c.$$

Используя (10.3), получаем:

$$Q = \varepsilon \cdot \varphi_0 \cdot \omega \cdot \sqrt{2gH},$$

или

$$Q = \mu_0 \cdot \omega \cdot \sqrt{2gH} \quad (10.6)$$

где μ_0 – *коэффициент расхода*, который является произведением коэффициента сжатия ε и коэффициента скорости φ_0 .

Зная коэффициенты ε и φ_0 , а также ω , ω_0 и H , можно вычислить расход Q по (10.6).

Коэффициент скорости φ_0 отражает влияние распределения скоростей в сжатом сечении (коэффициент Кориолиса α_c), потерь напора (коэффициент $\zeta_{o.k.}$) и соотношения площадей $\varepsilon \cdot \omega = \omega_c$ (в жатом сечении) и ω_0 (в сечении $A-A$ в резервуаре).

Часто при $p_0 = p_c$ формулу для средней скорости в сжатом сечении из (10.2) получают в виде:

$$v_c = \varphi \sqrt{2gH_0}, \quad (10.6)$$

где выражение $H_0 = H + \frac{\alpha_0^2 v_0^2}{2g}$ называется *напором с учетом скорости подхода* v_0 ,

$$\varphi = \frac{1}{\sqrt{\alpha_c + \zeta_{o.k.}}}. \quad (10.7)$$

Множитель φ , также как и φ_0 , называется *коэффициентом скорости*. Коэффициент скорости φ отражает влияние распределения скоростей в сжатом сечении (α_c) и потерь напора ($\zeta_{o.к.}$).

Для расхода запишем:

$$Q = \omega_c v_c,$$

или с учетом (10.1) и (10.5):

$$Q = \varepsilon \cdot \varphi \cdot \omega \cdot \sqrt{2gH_0},$$

$$Q = \mu \cdot \omega \cdot \sqrt{2gH_0}. \quad (10.7)$$

В невязкой (идеальной) жидкости сопротивления отсутствуют: $h_{мп} = 0$; $\alpha_c = 1$; $\zeta_{o.к.} = 0$; $\varphi = 1$. При движении вязкой жидкости имеются потери напора: $\zeta_{o.к.} > 0$, $\alpha_c > 1$, $\varphi < 1$. Обычно условно принимается $\alpha_c = 1$, хотя распределение скоростей в пределах сжатого сечения, строго говоря, неравномерное.

В тех случаях, когда можно пренебречь влиянием соотношения площадей $\varepsilon \cdot \omega$ к ω_0 или влиянием скоростного напора $\alpha_0 v_0^2 / 2g$, в расчетах используются только коэффициент скорости $\varphi = 1 / \sqrt{\alpha_c + \zeta_{o.к.}}$ и коэффициент расхода $\mu = \varepsilon \varphi$.

Тогда основные расчетные формулы принимают вид:

$$v_c = \varphi \cdot \sqrt{2gH}. \quad (10.8)$$

$$Q = \mu \cdot \omega \cdot \sqrt{2gH}. \quad (10.9)$$

При истечении из отверстия происходит изменение сечения струи, называемое *инверсией струи*. Наиболее ярко это явление проявляется при истечении через отверстия полигональной формы. На рис. 10.4 показаны несколько примеров, характеризующих инверсию струи.

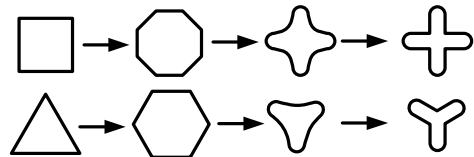


Рис. 10.4. Инверсия струи

При истечении через квадратное отверстие струя постепенно превращается в крест с тонкими прозрачными ребрами, ориентированными нормально к сторонам квадрата. Вытекающая через треугольное отверстие струя постепенно принимает форму звезды с ребрами, перпендикулярными сторонам треугольника. Объясняется это интересное и зрелищно красивое явление совместным действием поверхностного натяжения (благодаря которому углы сначала притупляются, а затем образуются «звезды») и инерции.

2. КОЭФФИЦИЕНТЫ СЖАТИЯ, СКОРОСТИ И РАСХОДА ПРИ ИСТЕЧЕНИИ ЧЕРЕЗ НЕЗАТОПЛЕННОЕ МАЛОЕ ОТВЕРСТИЕ

Для вычисления площади, скорости и расхода струи необходимо знать коэффициенты истечения ε , φ и μ . Значения этих коэффициентов могут зависеть от нескольких факторов: формы и кромки отверстия, режима движения жидкости, поверхностного натяжения, а также от положения отверстия относительно стенок резервуара. Значение коэффициента сжатия $\varepsilon = \omega_c / \omega$ для данного отверстия зависит от степени сжатия струи.

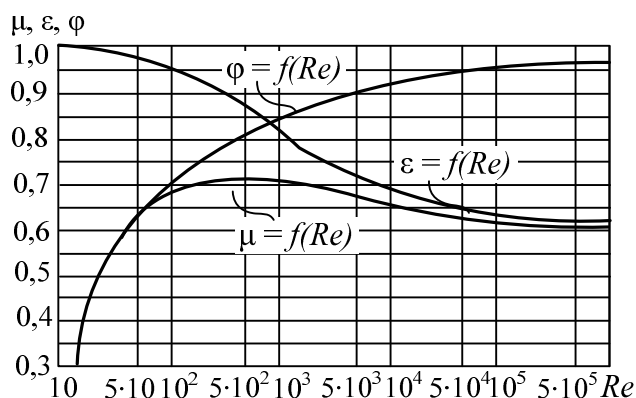


Рис. 10.5. Графики зависимости ε , φ , μ от числа Re

Полученные зависимости ε , φ и μ при совершенном сжатии от Re представлены на рис. 10.5. Как видно, с увеличением Re до 10^5 коэффициент скорости φ растет, при дальнейшем увеличении Re значения φ могут считаться постоянными и равными $\varphi = 0,97$.

Коэффициент сжатия ε с ростом Re уменьшается, а при $Re > 10^5$ коэффициент ε также

может считаться постоянным и приниматься равным для совершенного сжатия $0,61 \div 0,64$.

Зависимость μ от Re достаточно сложная. Вначале при небольших значениях Re коэффициент μ растет, достигает максимума, а затем уменьшается, приближаясь при больших Re к постоянному значению, приблизительно равному $0,6$.

При $Re > 10^5$ можно считать, что для круглого отверстия μ не зависит от Re (наступает автомодельная область относительно Re). Точнее, μ , перестает зависеть от Re при $Re_H > 3 \cdot 10^5$. В этих условиях $\mu = 0,6 \div 0,62$.

3. ИСТЕЧЕНИЕ ЧЕРЕЗ МАЛОЕ ЗАТОПЛЕННОЕ ОТВЕРСТИЕ С ОСТРОЙ КРОМКОЙ

При истечении через отверстие под уровень жидкости отверстие называется *затопленным*. Рассмотрим истечение через затопленное отверстие (рис. 10.6) при условии, что положения свободных поверхностей жидкости по обе стороны от отверстия не изменяются во времени, давление на свободной поверхности до отверстия и за ним атмосферное.

Запишем уравнение Бернулли для сечений $A-A$ и $B-B$, совпадающих со свободной поверхностью до отверстия и за ним. Плоскость сравнения $0-0$ проведем через центр отверстия. Пренебрегая скоростными напорами в сечениях $A-A$ и $B-B$, получим:

$$z_1 = z_2 + \sum h_{mp}$$

или

$$z = \sum h_{mp},$$

где

$$z = z_1 - z_2; \sum h_{mp} = \sum \xi v_c^2 / 2g.$$

Здесь z – разность (перепад) уровней жидкости до отверстия и за ним;

v_c – средняя скорость в сжатом сечении $C-C$ затопленной струи.

Между сечениями $A-A$ и $B-B$ должны быть учтены потери напора:

а) потери между сечениями $A-A$ и $C-C$, аналогичные потерям при истечении в атмосферу через малое отверстие с острой кромкой:

$$h_{mp} = \xi_{o.k.} \frac{v_c^2}{2g};$$

б) потери между сечениями $C-C$ и $B-B$, связанные с внезапным расширением струи от сжатого сечения до сечения во втором резервуаре, равные:

$$h_{mp} = \alpha_c \frac{v_c^2}{2g}.$$

Соответственно скорость в сжатом сечении

$$v_c = \frac{1}{\sqrt{\alpha_c + \xi_{o.k.}}} \sqrt{2gz}$$

или

$$v_c = \varphi \sqrt{2gz}$$

Так как площадь струи в сжатом сечении, как и ранее, равна $\omega_c = \varepsilon\omega$, то расход, проходящий через затопленное отверстие, при указанных выше условиях равен:

$$Q = \varepsilon\varphi\omega\sqrt{2gz}$$

или

$$Q = \mu\omega\sqrt{2gz}.$$

Подчеркнем, что при истечении через малое *затопленное* отверстие в формулы для скорости и расхода входит z – разность отметок уровней жидкости до отверстия и за ним.

Опыты показывают, что коэффициент расхода μ при истечении через затопленное отверстие может приниматься равным коэффициенту μ для незатопленного отверстия.

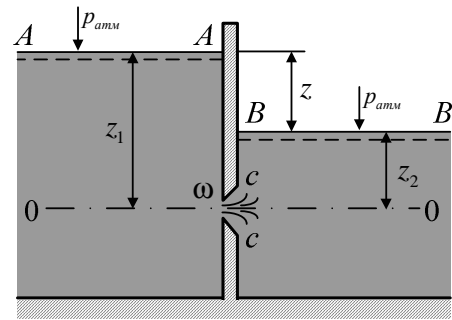


Рис. 10.6. Истечение через затопленное отверстие

4. ИСТЕЧЕНИЕ ЧЕРЕЗ НАСАДКИ

Насадками называются присоединенные к отверстию короткие трубки определенной длины. При истечении в газовую среду насадок будет называться *незатопленным*.

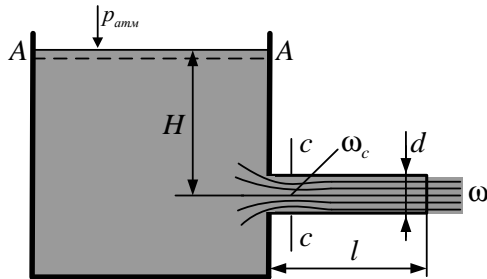


Рис. 10.7. Истечение через внешний цилиндрический насадок

Внешним цилиндрическим насадком (насадком Вентури) называется прямая цилиндрическая трубка длиной $l = (3 \div 4)d$, присоединенная под прямым углом с внешней стороны резервуара к отверстию того же диаметра (рис. 10.7).

При входе в такую короткую трубку кривизна линий тока (траекторий) значительна, благодаря чему во входной части трубки происходит сжатие потока. Площадь сжатого сечения равна ω_c . За сжатым сечением следует расширение потока до заполнения всего поперечного сечения насадка. Между транзитной струей и стенкой насадка образуется кольцевая вихревая водоворотная зона.

Содержащийся в воде воздух и выделившиеся из жидкости пары, зажатые в водоворотной зоне, довольно быстро уносятся транзитным (поступательно движущимся) потоком. В этой зоне понижается давление, создается вакуум. Значение вакуума, как будет показано ниже, зависит от скорости движения жидкости или, в конечном счете, от напора.

Значение вакуума по длине водоворотной зоны изменяется: увеличиваясь от входа, достигает максимума в сжатом сечении, а затем уменьшается до нуля примерно в конце водоворотной зоны.

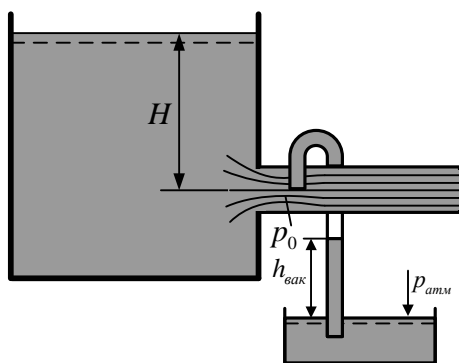


Рис. 10.8. Вакуум в насадке

Если в створе сжатого сечения к насадку присоединить жидкостный вакуумметр (рис. 10.8), то вакуумметрическая высота, определяемая по высоте поднятия жидкости в трубке прибора, будет равна:

$$h_{\text{вак}} = \frac{p_{\text{атм}} - p_c}{\rho g}$$

В связи с наличием вакуума действующий напор увеличивается на значения вакуума в сжатом сечении. Скорость в сжатом сечении увеличивается по сравнению с истечением через отверстие с острой кромкой. Насадок как бы «подсасывает» жидкость.

В то же время в насадке происходят и дополнительные по сравнению с отверстием с острой кромкой потери напора, связанные с внезапным расширением струи за сжатым сечением. Соотношение влияния «подсасывания» и указанных дополнительных потерь напора на пропускную способность и определяет степень изменения расхода через насадку по сравнению с отверстием.

Запишем уравнение Бернулли, выбрав два сечения: на поверхности жидкости в резервуаре $A-A$ и в струе на выходе из насадка.

Считая на выходе из насадка $\alpha = 1$ и пренебрегая скоростным напором в сечении $A-A$ $\alpha_0 v_0 / 2g$, получим:

$$H = (1 + \sum \zeta_{ц.н}) \frac{v^2}{2g},$$

где v – скорость в выходном сечении насадка.

В рассматриваемом случае сопротивления движению жидкости состоят из сопротивлений при сужении, аналогичных сопротивлениям в отверстии с острой кромкой в стенке резервуара и сопротивлений при внезапном расширении струи $\zeta_{в.р}$ от площади сжатого сечения ω_c до площади на выходе из насадка ω .

Обозначим коэффициент сопротивлений при истечении через отверстие с острой кромкой через $\zeta_{о.к}$, тогда:

$$\sum \zeta_{ц.н} = \zeta_{о.к} + \zeta_{в.р},$$

при этом целесообразно все коэффициенты сопротивлений отнести к скорости v в выходном сечении насадка.

Подсчитаем численные значения коэффициентов сопротивлений при достаточно больших значениях числа Re , когда коэффициент сжатия ε не зависит от числа Re . Коэффициент $\zeta_{о.к}$, отнесенный к скорости в сжатом сечении v_c , равен 0,06. С учетом $\frac{v}{v_c} = \frac{\omega_c}{\omega} = 0,61 \div 0,64$, если отнести, как

указывалось, $\zeta_{о.к}$ к v , получим:

$$\zeta_{о.к} = 0,06 \cdot \left(\frac{\omega}{\omega_c} \right)^2 = 0,16 \div 0,146.$$

При внезапном расширении струи в насадке от ω_c до ω , приняв $\omega_c / \omega = \varepsilon = 0,61 \div 0,64$, получим:

$$\zeta_{в.р} = \left(\frac{\omega}{\omega_c} - 1 \right)^2 = 0,40 \div 0,32.$$

Коэффициентом сопротивлений при входе в трубку является сумма коэффициентов сопротивлений на сужение и на расширение струи внутри насадка, равная при средних значениях $\zeta_{o.k}$ и $\zeta_{в.p}$:

$$\zeta_{ц.н} = \zeta_{o.k} + \zeta_{в.p} \approx 0,5.$$

Тогда
$$v_{ц.н} = \frac{1}{\sqrt{1 + \zeta_{ц.н}}} \sqrt{2gh} = \varphi_{ц.н} \sqrt{2gH} \quad (10.10)$$

Здесь для цилиндрического насадка:

$$\varphi_{ц.н} = \frac{1}{\sqrt{1 + \zeta_{ц.н}}},$$

где $\zeta_{ц.н} = 0,5$ или можно принять $\varphi_{ц.н} = 0,82$.

Расход внешнего цилиндрического насадка

$$Q_{ц.н} = \mu_{ц.н} \cdot \omega \cdot \sqrt{2gH},$$

где $\mu_{ц.н}$ – коэффициенты расхода внешнего цилиндрического насадка;

ω – площадь выходного отверстия насадка.

Для внешнего цилиндрического насадка:

$$\mu_{ц.н} = \varepsilon \varphi_{ц.н} = \varphi_{ц.н}, \quad (10.11)$$

так как *сжатия потока на выходе из насадка нет*, то есть $\varepsilon = 1$.

Коэффициенты расхода внешнего цилиндрического насадка $\mu_{ц.н}$ в общем случае зависят от числа Рейнольдса, Фруда, Вебера, относительной длины, конструктивных особенностей и относительной шероховатости проточной части насадка. Влиянием сил поверхностного натяжения и сил тяжести на коэффициенты расхода рассматриваемых насадков можно пренебречь при $We_n > 200$ и $Fr_n > 10$.

Для насадка с острыми входными кромками и $l = (3 \div 4)d$ получены следующие опытные данные: при $Re_n = 10^3$; $5 \cdot 10^3$; $\geq 10^4$ соответственно $\mu_{ц.н} = 0,73$; $0,8$; $0,82$.

Итак, при истечении через внешний цилиндрический насадок коэффициент расхода $\mu_{ц.н}$ на 32 % больше, чем $\mu_{o.k}$ (отверстие с острой кромкой), при достаточно больших Re и прочих равных условиях.

При необходимости увеличить расход через отверстие достаточно присоединить к внешней стенке резервуара цилиндрический насадок.

5. ВАКУУМ ВО ВНЕШНЕМ ЦИЛИНДРИЧЕСКОМ НАСАДКЕ

Найдем выражение для вакуума в сжатом сечении при истечении через внешний цилиндрический насадок в атмосферу. Составив уравнение Бернулли для сечений $A-A$ и $C-C$ (рис. 10.7), получим, пренебрегая $\alpha_0 v_0^2 / 2g$:

$$H + \frac{P_{атм}}{\rho g} = \frac{P_c}{\rho g} + \frac{\alpha_0 v_c^2}{2g} + h_{мп}$$

Заменим:

$$v_c^2 = \frac{v^2}{\epsilon^2}; h_{мп} = \xi_{о.к.} \frac{v_c^2}{2g} = \frac{\xi_{о.к.}}{\epsilon^2} \frac{v^2}{2g}$$

где $v = v_{цн}$ – скорость в выходном сечении внешнего цилиндрического насадка.

Тогда

$$\frac{P_{атм} - P_c}{\rho g} = \frac{v^2}{2g} \left(\frac{\alpha_c}{\epsilon^2} + \frac{\xi_{о.к.}}{\epsilon^2} \right) - H$$

Учитывая, что $v^2 / 2g = \varphi_{цн}^2 H$, запишем:

$$\frac{P_{атм} - P_c}{\rho g} = h_{вак} = \left[\frac{\varphi_{цн}^2 (\alpha_c + \xi_{ок})}{\epsilon^2} - 1 \right] H.$$

Приняв $\alpha_c = 1$ и подставив известные уже значения $\varphi_{цн} = 0,82$, $\xi_{о.к.} = 0,06$ и $\epsilon = 0,64$ (для сжатого сечения), получим значение вакуума во внешнем цилиндрическом насадке при истечении жидкости в атмосферу:

$$h_{вак} = \frac{P_{атм} - P_c}{\rho g} \approx 0,75H. \quad (10.12)$$

Предельное (из физических соотношений) значение вакуума ограничено возможным наименьшим давлением в сжатом сечении, которое из условия отсутствия разрыва сплошности жидкости не должно быть меньше давления насыщенных паров жидкости $p_{нп}$ (или упругости паров жидкости) при температуре в условиях истечения. Поэтому для воды при $t = 20$ °С можно получить предельное значение вакуумметрической высоты, соответствующей максимально возможному вакуумметрическому давлению:

$$h_{вак} = \frac{P_{атм} - P_{нп}}{\rho g} \approx 9,8 \text{ м}$$

а с учетом (10.12) – предельное значение напора для внешнего цилиндрического насадка:

$$H_{пр} \approx 1,3 \frac{P_{атм} - P_{нп}}{\rho g} \approx 13 \text{ м}$$

При напорах, близких к H_{np} , возможно появление кавитации и нарушение сплошности потока.

Практически при истечении воды в атмосферу и $h_{вак} \approx 8$ м начинается поступление воздуха через выходное сечение, жидкость частично или полностью отрывается от стенок, то есть происходит срыв вакуума и переход к истечению из отверстия. Соответственно коэффициент расхода уменьшается и насадок теряет свои преимущества в пропускной способности по сравнению с отверстием в тонкой стенке.

Исходя из описанного явления, считают, что допустимое значение вакуума в рассматриваемом насадке соответствует вакуумметрической высоте $h_{вак.доп} = 8$ м.

Практически принимаемое значение предельного напора, при котором $h_{вак}$ не превысит $h_{вак.доп} = 8$ м, то есть насадок будет устойчиво работать с полностью заполненным сечением:

$$H_{np.доп} = \frac{h_{вак.доп}}{0,75} \cong 10,7 \text{ м.}$$

Таким образом, при проектировании гидротехнических сооружений и устройств, работающих по типу внешних цилиндрических насадков, следует предусматривать максимальные напоры не более 10,7 м. На практике иногда в водоворотную область по специальным воздухопроводам подают воздух, находящийся под атмосферным давлением, для обеспечения устойчивой работы, для уменьшения возможной вибрации конструкций. Естественно, коэффициент расхода при этом уменьшается, но надежность работы сооружения повышается.

6. ИСТЕЧЕНИЕ ЧЕРЕЗ ВНЕШНИЙ ЗАТОПЛЕННЫЙ ЦИЛИНДРИЧЕСКИЙ НАСАДОК

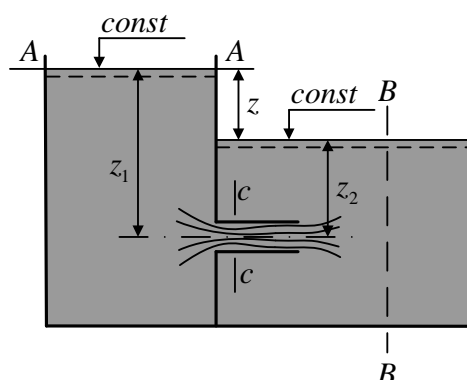


Рис. 10.9. Истечение через внешний затопленный цилиндрический насадок

Для случая истечения через внешний затопленный цилиндрический насадок (рис. 10.9) применим уравнение Бернулли к сечениям $A-A$ и $B-B$. Последнее сечение нормально к направлению вытекающего потока, горизонтальная плоскость сравнения проходит по оси насадка. Пренебрегая скоростными напорами в сечениях, получим:

$$z_1 = z_2 + \sum \zeta \cdot v^2 / 2g.$$

Отсюда:

$$v = \varphi \cdot \sqrt{2g \cdot z}, \quad (10.13)$$

где $z = z_1 - z_2$.

Расход определяется по формуле:

$$Q = \mu \cdot \omega \cdot \sqrt{2g \cdot z}.$$

Значения коэффициентов расхода при истечении через затопленный и незатопленный насадки принимаются равными.

Найдем выражение для значения вакуума в сжатом сечении затопленного внешнего цилиндрического насадка, используя уравнение Бернулли.

Выберем сечения $A-A$ и $C-C$, горизонтальная плоскость сравнения проходит по оси насадка. Имеем:

$$z_2 + z + \frac{P_{атм}}{\rho g} = \frac{P_c}{\rho g} + \frac{\alpha_c v_c^2}{2g} + h_{мп}.$$

Заменим:

$$v_c^2 = \frac{v^2}{\varepsilon^2}; \quad h_{мп} = \zeta_{ок} \frac{v_c^2}{2g} = \frac{\zeta_{ок}}{\varepsilon^2} \frac{v^2}{2g}.$$

тогда:

$$\frac{P_{атм} - P_c}{\rho g} = \frac{v^2}{2g} \left(\frac{\alpha_c}{\varepsilon^2} + \frac{\zeta_{ок}}{\varepsilon^2} \right) - z - z_2.$$

Учитывая, что из (10.12) $v^2 / 2g = \varphi^2 z$, получаем:

$$\frac{P_{атм} - P_c}{\rho g} = \left[\frac{\varphi^2 (\alpha_c + \zeta_{ок})}{\varepsilon^2} - 1 \right] z - z_2.$$

Подставив $\alpha_c = 1$; $\varphi_{цн} = 0,82$; $\zeta_{о.к} = 0,06$ и $\varepsilon = 0,64$, получим значение вакуума в затопленном внешнем цилиндрическом насадке:

$$h_{вак} \approx 0,75 \cdot (z_1 - z_2). \quad (10.14)$$

7. ИСТЕЧЕНИЕ ЧЕРЕЗ НЕЦИЛИНДРИЧЕСКИЕ НАСАДКИ

Сходящиеся насадки. Насадок, имеющий форму усеченного конуса, сходящегося по направлению к выходному отверстию, называется коническим (круглого сечения) *сходящимся насадком* (рис. 10.10, а). В водомерных устройствах на каналах мелиоративных систем применяются также сходящиеся насадки с квадратным и прямоугольным поперечными сечениями.

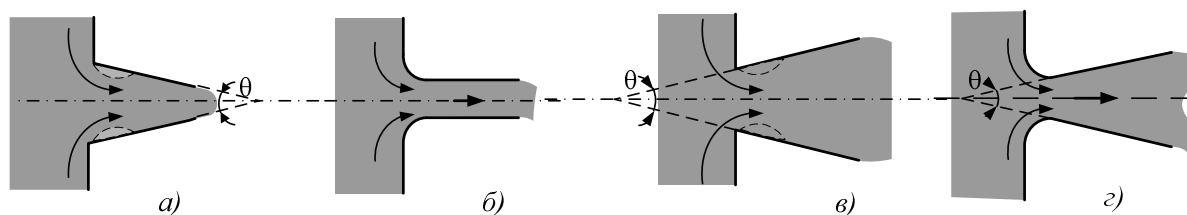


Рис. 1. Нецилиндрические насадки: *а* – конически сходящийся насадок; *б* – коноидальный насадок; *в* – конически расходящийся насадок; *г* – коноидально расходящийся насадок

Опытные данные показывают, что при изменении угла конусности θ изменяются и коэффициенты μ , φ и ε .

Но если коэффициент μ достигает максимального значения, равного 0,946 при $\theta = 13,4^\circ$, а затем уменьшается, то коэффициент скорости φ непрерывно растет и при $\theta = 49^\circ$ равен 0,984. Сжатие струи, происходящее при выходе из насадка, оценивается коэффициентом $\varepsilon = 0,98$ при $\theta = 13 \div 14^\circ$.

Увеличение угла конусности приводит к уменьшению потерь на расширение струи после сжатия в пределах насадка. При углах $\theta = 13,4^\circ$ эти потери практически ничтожны, так как в этом случае ω_c примерно равна площади ω на выходе из насадка.

Соответственно коэффициент μ достигает максимума при $\theta = 13,4^\circ$. При дальнейшем увеличении θ сжатие на выходе из насадка увеличивается, коэффициент μ уменьшается.

Конoidalные насадки (рис. 10.10, *б*) имеют сложную форму. Вход выполняется по форме вытекающей через отверстия струи, а выходной участок цилиндрический. За счет этого сжатие струи на выходе из насадка отсутствует, $\varepsilon = 1$. Коэффициенты $\mu = \varphi = 0,97 \div 0,98$ при достаточно больших числах Re .

Расходящиеся насадки (рис. 10.10, *в, г*). Расходящаяся форма насадка способствует отрыву потока от стенок насадка. Вакуум в сжатом сечении расходящегося насадка больше, чем в сжатом сечении внешнего цилиндрического насадка. С увеличением угла конусности θ растет и вакуум. По этим соображениям принимают $\theta = 5 \div 7^\circ$, а предельный напор меньшим, чем у внешнего цилиндрического насадка, чтобы обеспечить работу расходящегося насадка без срыва вакуума, то есть полным сечением.

Сжатия струи в выходном сечении нет, $\varepsilon = 1$, поэтому $\mu = \varphi$.

При $\theta = 5 \div 7^\circ$ и острой кромке входного отверстия применительно к формуле $Q = \mu \omega_{\text{вых}} \sqrt{2gH}$ рекомендуется $\mu = \varphi \approx 0,45$.

Если к отверстию в тонкой стенке присоединить внешний цилиндрический или расходящийся насадки, то во втором случае при прочих одинаковых условиях расход будет значительно больше. При этом за расходящимся насадком скорость и кинетическая энергия струи будут меньше.

Такие насадки применяют при необходимости пропустить относительно большой расход при малых скоростях на выходе или в устройствах, когда необходимо достичь значительного вакуума (водоструйные насосы, гидроэлеваторы и т.п.). Как правило, отсасывающие трубы гидравлических турбин также представляют собой расходящиеся насадки.

При соединении входной части, выполненной по форме струи с расходящимся коническим насадком, можно получить наибольшее возможное увеличение расхода.

8. СРАВНЕНИЕ ГИДРАВЛИЧЕСКИХ ХАРАКТЕРИСТИК ОТВЕРСТИЙ И НАСАДКОВ

При проектировании конструкций, в которых происходит истечение через отверстия и насадки, необходимо сравнивать различные водопропускные устройства по проходящему через них расходу и кинетической энергии, соответствующей этому расходу.

Известно, что при незатопленных отверстиях и насадках:

$$Q = \mu \cdot \omega \cdot \sqrt{2gH} \text{ и } v = \varphi \cdot \sqrt{2gH} .$$

Кинетическая энергия проходящего в единицу времени количества жидкости:

$$\frac{m \cdot v^2}{2} = \frac{\rho Q v^2}{2} = \rho \cdot g \cdot \mu \cdot \varphi^2 \cdot \omega \cdot H \cdot \sqrt{2gH} .$$

Тогда при равенстве площадей ω и напоров H расход зависит от μ , а кинетическая энергия – от $\mu \varphi^2$, что и учитывают при сравнении водопропускных элементов. Осредненные данные этих параметров для больших чисел Re сведены в табл. 10.1.

Таблица 10.1.

Осредненные данные φ , μ , ζ для отверстия и насадков

Отверстие и насадок	φ	μ	$\mu\varphi^2$	$\zeta = 1/\varphi^2 - 1$
Отверстие в тонкой стенке	0,97	0,62	0,583	0,06
Внешний цилиндрический насадок	0,82	0,82	0,551	0,49
Конический сходящийся насадок ($\theta = 13^\circ$)	0,97	0,95	0,894	0,06
Коноидальный насадок	0,97	0,97	0,913	0,06
Конический расходящийся насадок (данные отнесены к выходному сечению)	0,45	0,45	0,091	3,94

Проведем сравнение, как указывалось, при равенстве ω и H во всех случаях. Наибольшая скорость истечения, как видно из табл. 10.1, обеспечивается при истечении через отверстие в тонкой стенке, через сходящийся и коноидальный насадки. Максимальная пропускная способность наблюдается при истечении через расходящийся и коноидальный насадки.

Расход при истечении через внешний цилиндрический насадок больше, чем через отверстие в тонкой стенке, но вытекающая через отверстие струя обладает большей кинетической энергией, чем при истечении через внешний цилиндрический насадок.

Из всех сравниваемых устройств коноидальный насадок характеризуется максимальной кинетической энергией струи.

Расходящиеся насадки обеспечивают минимальные значения скорости и кинетической энергии струи. Наибольшее значение ζ у конического расходящегося насадка.

ИСТЕЧЕНИЕ ЖИДКОСТИ ПРИ ПЕРЕМЕННОМ НАПОРЕ

9. ОБЩАЯ ХАРАКТЕРИСТИКА ЯВЛЕНИЯ

Изменение напора при истечении может быть вызвано:

- 1) изменением положения уровня в резервуаре (сосуде, водохранилище и т.п.), из которого вытекает жидкость (в питателе);
- 2) изменением положения уровня в резервуаре, в который втекает жидкость (в приемнике);
- 3) одновременным изменением положений уровней в обоих резервуарах (в питателе и приемнике);
- 4) другими причинами, например, изменением давления над свободными поверхностями жидкости.

При изменении напора во времени изменяются параметры потока (расход, скорости, давление). Поэтому истечение жидкости из резервуара при переменном напоре представляет один из случаев неустановившегося движения.

Для определения параметров неустановившегося движения уравнение Бернулли, полученное для установившегося движения, в общем случае не пригодно. Однако при истечении из резервуара большой площади Ω (питателя), через отверстие, насадок или трубу площадью $\omega \ll \Omega$ в другой резервуар (приемник) также большой площади или в газовую среду уровни в резервуарах изменяются медленно; ускорения струи малы, скорость изменяется заметно, только если процесс продолжителен. Имеет место *квазиустановившееся* движение.

При расчете параметров квазиустановившихся потоков принято время процессов разбивать на бесконечно большое число бесконечно малых интервалов dt и в пределах каждого интервала считать движение установившимся и пользоваться уравнением Бернулли.

Основная задача при рассмотрении истечения с переменным напором – определение времени, за которое напор изменится от начального значения H_1 до некоторого назначенного значения H_2 .

Истечение при переменном напоре может происходить через незатопленные или затопленные отверстия, насадки различных форм, трубы. В процессе истечения убыль жидкости в резервуаре-питателе может частично восполняться притоком от внешнего источника, а может и не восполняться. Площади поперечных сечений резервуаров могут быть постоянными или переменными по высоте, так как имеются многообразные схемы истечения.

10. ИСТЕЧЕНИЕ ПРИ ПЕРЕМЕННОМ НАПОРЕ И ПОСТОЯННОМ ПРИТОКЕ

Рассмотрим истечение из резервуара через отверстие в атмосферу. Площадь резервуара Ω не постоянна по высоте, площадь отверстия $\omega (\omega \leq \Omega; v \gg v_0)$, начальный напор над центром отверстия H_1 . В резервуар от внешнего источника поступает жидкость, расход притока $Q_{np} = \text{const}$. Пренебрегая $\alpha_0 v_0^2 / 2g$, получим, что при неизменности напора, то есть при

установившемся движении, для вытекания расхода Q_{np} через отверстие площадью ω потребуется напор H_{np} , определяемый из формулы:

$$Q_{np} = \mu\omega\sqrt{2gH_{np}}, \quad (10.15)$$

откуда:

$$H_{np} = \frac{Q_{np}^2}{2g\mu^2\omega^2}.$$

Если напор над центром отверстия равен H_{np} , то движение будет установившимся, напор не будет изменяться и из отверстия будет вытекать точно такой же расход, что и поступает в резервуар, то есть Q_{np} .

Если напор H_1 над центром отверстия в начальный момент времени не равен H_{np} , то возможны два случая:

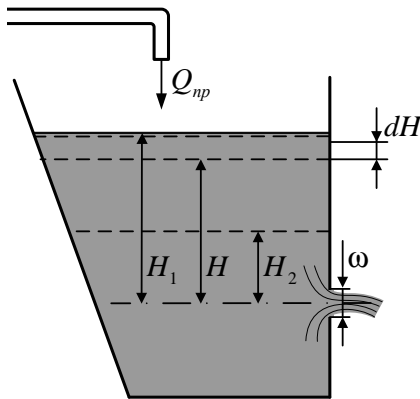


Рис. 10.11. Истечение при переменном напоре

1) при $H_1 < H_{np}$ через отверстие будет вытекать расход $Q < Q_{np}$. Объем жидкости в резервуаре будет увеличиваться, напор повышаться, а расход постепенно увеличиваться. Когда напор станет равным H_{np} , расход достигнет значения Q_{np} , то есть отток станет равным притоку, движение станет установившимся;

2) при $H_1 > H_{np}$ через отверстие будет вытекать расход $Q > Q_{np}$. В связи с этим уровень жидкости в резервуаре будет постепенно понижаться, напор и расход будут уменьшаться до тех пор, пока напор не станет равным H_{np} и соответственно вытекающий расход не сравняется с расходом притока Q_{np} . После этого будет происходить истечение при постоянном напоре H_{np} , и расходе $Q = Q_{np}$.

Определим время изменения напора в резервуаре от H_1 до H_2 . Используя изложенное выше допущение о возможности применения формулы расхода при постоянном напоре (то есть при установившемся движении), рассмотрим истечение за бесконечно малый интервал времени dt при некотором промежуточном значении напора H (рис. 10.11).

За время dt через отверстие вытечет объем жидкости:

$$dW = Qdt = \mu\omega\sqrt{2gH} dt,$$

а втечет в резервуар объем жидкости, равный $Q_{np} dt$. Изменение объема жидкости в резервуаре за время dt составит:

$$(Q_{np} - \mu\omega\sqrt{2gH}) dt.$$

Заключенное в скобки выражение может быть положительным или отрицательным в зависимости от соотношения Q и Q_{np} .

В результате изменения объема за время dt уровень жидкости в резервуаре изменится (поднимется или опустится) на бесконечно малую величину dH . При этом изменение объема жидкости равно ΩdH , где Ω – площадь поперечного сечения резервуара на уровне H .

Очевидно, что:

$$\Omega dH = (Q_{np} - \mu \omega \sqrt{2gH}) dt,$$

Подставив Q_{np} по (10.14), получим:

$$\Omega dH = \mu \omega \sqrt{2g} (\sqrt{H_{np}} - \sqrt{H}) dt.$$

Отсюда:

$$dt = \frac{\Omega}{\mu \omega \sqrt{2g}} \cdot \frac{dH}{\sqrt{H_{np}} - \sqrt{H}}. \quad (10.16)$$

Введем новую переменную: $y = \sqrt{H_{np}} - \sqrt{H}$, тогда $dy = -dH / 2\sqrt{H}$ и $dH = -2\sqrt{H} dy$.

Но $-\sqrt{H} = y - \sqrt{H_{np}}$, поэтому $dH = 2(y - \sqrt{H_{np}}) dy$. Подставив $dH = 2(y - \sqrt{H_{np}}) dy$ и $\sqrt{H_{np}} - \sqrt{H} = y$ в (10.15), получим:

$$dt = \frac{\Omega}{\mu \omega \sqrt{2g}} \cdot \frac{2(y - \sqrt{H_{np}}) dy}{y} = \frac{2\Omega}{\mu \omega \sqrt{2g}} \left(dy - \frac{\sqrt{H_{np}} dy}{y} \right).$$

Отсюда находим выражение для времени t , за которое напор над центром отверстия изменится от H_1 до H_2 :

$$t = \frac{2}{\omega \sqrt{2g}} \int_{y_1 = \sqrt{H_{np}} - \sqrt{H_1}}^{y_2 = \sqrt{H_{np}} - \sqrt{H_2}} \frac{\Omega}{\mu} \left(1 - \frac{\sqrt{H_{np}}}{y} \right) dy \quad (10.17)$$

В (10.16) под знаком интеграла кроме переменной y имеются еще переменные Ω и μ . В общем случае Ω может зависеть от H , а коэффициент расхода μ также может изменяться с изменением напора, так как при этом изменяются числа Рейнольдса, Вебера, Фруда, которые могут влиять на μ . Рассмотрим только те случаи, когда допустимо принимать изменения коэффициента расхода в процессе истечения настолько незначительным, что можно принять μ постоянным.

Далее могут представиться два случая.

1. Площадь поперечного сечения резервуара с глубиной не изменяется ($\Omega = \text{const}$), тогда в (10.15) можно вынести Ω за знак интеграла:

$$y_2 = \sqrt{H_{np}} - \sqrt{H_2};$$

$$t = \frac{2\Omega}{\mu\omega\sqrt{2g}} \int_{y_1=\sqrt{H_{np}}-\sqrt{H_1}}^{y_2=\sqrt{H_{np}}-\sqrt{H_2}} \left(1 - \frac{\sqrt{H_{np}}}{y}\right) dy$$

или
$$t = \frac{2\Omega}{\mu\omega\sqrt{2g}} \left(\sqrt{H_1} - \sqrt{H_2} + \sqrt{H_{np}} \ln \frac{\sqrt{H_{np}} - \sqrt{H_1}}{\sqrt{H_{np}} - \sqrt{H_2}} \right). \quad (10.18)$$

2. Площадь поперечного сечения резервуара изменяется в зависимости от глубины и тем самым от напора H .

Здесь также возможны два случая:

а) зависимость площади Ω от H можно выразить аналитически:

$\Omega = f(H)$. Примером является горизонтальный цилиндрический резервуар диаметром $D = 2r_0$, длиной L (рис.10.12).

При истечении жидкости из такого резервуара при отсутствии притока ($Q_{np} = 0$; $H_{np} = 0$):

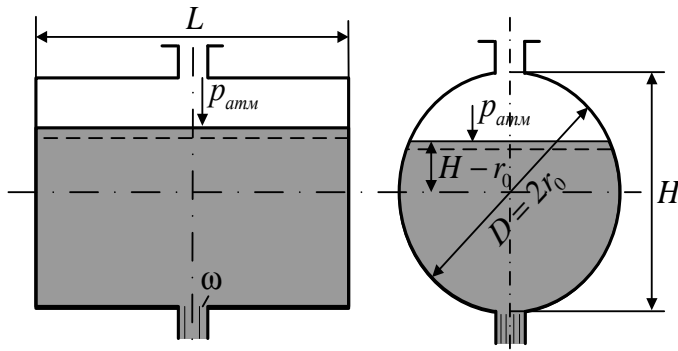


Рис. 10.12. Истечение при переменном напоре из цилиндрического резервуара

$$dt = -\frac{\Omega}{\mu \cdot \omega \cdot \sqrt{2g}} \cdot \frac{dH}{\sqrt{H}}. \quad (10.19)$$

Выразив площадь Ω через H :

$$\Omega = 2L\sqrt{H(2r_0 - H)},$$

проинтегрируем (10.19), заменив dH через $d(2r_0 - H)$. Получим:

$$t = \frac{2L}{\mu\omega\sqrt{2g}} \int_{2r_0}^0 \sqrt{2r_0 - H} d(2r_0 - H).$$

Время, за которое из резервуара выльется вся жидкость (время полного опорожнения резервуара), равно:

$$T = \frac{4LD\sqrt{D}}{3 \cdot \mu \cdot \omega \cdot \sqrt{2g}}. \quad (10.20)$$

б) зависимость площади Ω от H не выражается аналитически. Примерами таких резервуаров служат водохранилища и пруды. Если зависимость $\Omega = f(H)$ не выражается аналитически, то взять интеграл (10.17) невозможно.

Рассмотрим приближенное решение задачи об опорожнении водохранилища (рис. 10.13) через донный водовыпуск площадью выходного сечения ω при условии, что задан приток Q_{np} , коэффициент расхода водовыпуска μ и кривая $\Omega = f(H)$.

Объем жидкости, которая должна вытечь из водохранилища, разобьем горизонтальными плоскостями на m слоев равной высоты Δh (значения Δh принимаются исходя из необходимой точности расчета). Объем n -ного слоя:

$$\Delta W = \Omega \Delta h = \frac{\Omega_{n-1} + \Omega_n}{2} \Delta h;$$

$$t_{H_1}^{H_m} = \frac{\Delta h}{2\mu\omega\sqrt{2g}} \left[\left(\frac{\Omega_1}{\sqrt{H_1} - \frac{Q_{np}}{\mu\omega\sqrt{2g}}} + \frac{\Omega_2}{\sqrt{H_2} - \frac{Q_{np}}{\mu\omega\sqrt{2g}}} \right) + \right.$$

$$\left. + \left(\frac{\Omega_2}{\sqrt{H_2} - \frac{Q_{np}}{\mu\omega\sqrt{2g}}} + \frac{\Omega_3}{\sqrt{H_3} - \frac{Q_{np}}{\mu\omega\sqrt{2g}}} \right) + \dots \right] =$$

$$= \frac{\Delta h}{2\mu\omega\sqrt{2g}} \left[\frac{\Omega_1}{\sqrt{H_1} - \frac{Q_{np}}{\mu\omega\sqrt{2g}}} + \frac{\Omega_2}{\sqrt{H_2} - \frac{Q_{np}}{\mu\omega\sqrt{2g}}} + \dots + \frac{\Omega_n}{\sqrt{H_m} - \frac{Q_{np}}{\mu\omega\sqrt{2g}}} \right]. \quad (10.21)$$

Величины $\Omega_1, \Omega_2, \dots, \Omega_m$ находятся по кривой $\Omega = f(H)$.

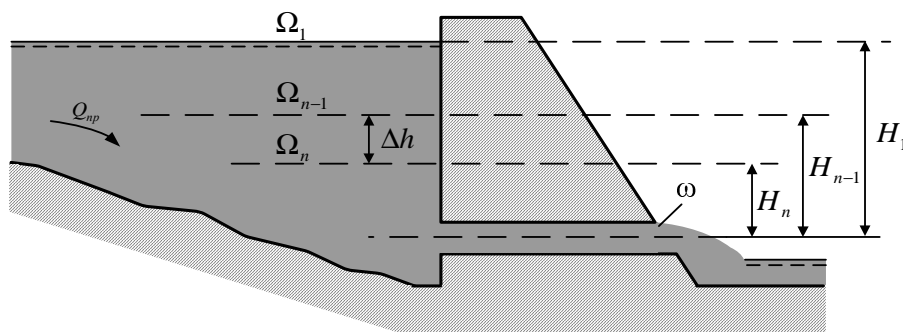


Рис. 10.13. Схема к решению задачи об опорожнении водохранилища

ЛАБОРАТОРНАЯ РАБОТА № 7
«ИСТЕЧЕНИЕ ЖИДКОСТИ ЧЕРЕЗ МАЛЫЕ ОТВЕРСТИЯ
ПРИ ПОСТОЯННОМ НАПОРЕ»

Цель работы

Определить опытным путем коэффициенты скорости φ , расхода μ , сжатия ε и сопротивления ζ при истечении через малое отверстие.

Общие сведения

При истечении реальной жидкости из резервуара через малое отверстие при условии, что уровень жидкости в резервуаре остается постоянным, уравнение Бернулли, записанное для сечений I и II относительно некоторой плоскости сравнения 0-0, примет вид:

$$z_1 + \frac{p_1}{\gamma} + \alpha_1 \frac{v_1^2}{2g} = z_2 + \frac{p_2}{\gamma} + \alpha_2 \frac{v_2^2}{2g} + h_n.$$

Сумма левой и правой части уравнения и первые три слагаемые в правой представляют удельные энергии жидкости, отнесенные к единице ее веса (напоры) в рассматриваемых сечениях. Формула потерь напора при прохождении жидкости через отверстие имеет вид:

$$h_n = \zeta_0 v_2^2 / 2g ,$$

где ζ – коэффициент местного сопротивления.

Считая $v_1 = 0$ получили, что средняя скорость вытекающей струи:

$$v_2 = \frac{1}{\sqrt{\alpha_2 + \zeta_0}} \sqrt{2g(z_1 - z_2) + \frac{p_1 - p_2}{\gamma}} ,$$

где v_2 – действительная скорость истечения реальной жидкости (v_d).

Обозначив разность геометрических напоров $z_1 - z_2 = h$ и считая $\alpha_1 = 1$ получим:

$$v_2 = \frac{1}{\sqrt{1 + \zeta_0}} \sqrt{2gH} ,$$

где $H = h + \frac{p_1 - p_2}{\gamma}$ – действительный напор. Чаще всего $p_1 = p_2$, поэтому:

$$v_2 = \frac{1}{\sqrt{1 + \zeta_0}} \sqrt{2gh} ,$$

$$v_m = \sqrt{2g \cdot h} .$$

Здесь v_m – теоретическая скорость или скорость истечения идеальной жидкости ($h_n = 0$):

$$\varphi = \frac{v_\partial}{v_m} = \frac{1}{\sqrt{1 + \zeta_0}},$$

где φ – коэффициент скорости. Здесь $v_\partial = v_2$

В случае, когда скорость v_1 можно считать равной нулю и когда максимальный вертикальный размер отверстия $(A-B) < 0,2H$ отверстие называется малым. При:

$$Re = \frac{\sqrt{2gH} \cdot d_0}{\nu} < 10^5, \varphi = \text{const}$$

Для круглых отверстий с тонкой стенкой (толщина стенки $2d$) и острой кромки $\varphi = 0,97 - 0,98$; коэффициент $\zeta_0 = \frac{1}{\varphi^2} - 1 \approx 0,05$.

При истечении через малое отверстие жидкость испытывает сжатие при огибании кромок отверстий за счет инверсии своих частиц. Поэтому площадь сечения струи ω_c меньше отверстия ω_0 . Отношение $\omega_c / \omega_0 = 0,64$ называется коэффициентом сжатия ε для малых отверстий. Действительный расход через малое отверстие равен:

$$Q_\partial = v_\partial \cdot \omega_c = \varphi \cdot \varepsilon \cdot \omega_0 \cdot v_m = \mu \cdot \omega_0 \sqrt{2gH},$$

так как

$$Q_m = \omega_0 \sqrt{2gH},$$

то

$$\mu = Q_\partial / Q_m.$$

При $Re < 10^5$ коэффициенты $\mu, \varepsilon, \rho, \rho_0$ являются функцией числа Re .

Коэффициент скорости φ может быть определен координатным способом. Дальность полета струи x вытекающей из отверстия находящегося на высоте y над горизонтальной плоскостью может быть выражена как:

$$x = v_\partial \cdot t, \quad y = \frac{gt^2}{2},$$

где t – время полета струи до плоскости.

Из этих уравнений:

$$v_\partial = \frac{x\sqrt{g}}{\sqrt{2y}} \cdot v_m = \sqrt{2gH}.$$

Таким образом:

$$\varphi = \frac{v_\partial}{v_m} = \frac{x}{2\sqrt{y \cdot H}}.$$

Описание опытной установки

Схема лабораторной установки представлена на рис. 1. Установка состоит из напорного 1 и питающего 2 баков, соединенных между собой трубопроводом 3. Вода из питающего бака в напорный подается центробежным насосом 4. Расход жидкости, а следовательно, и скорость истечения струи регулируется с помощью задвижки 5. Напорный патрубок насоса дросселируется так, чтобы поддерживался постоянный напор. В напорном баке 1 установлена диафрагма 9 с фланцем 8 и отражательный щиток 6. Диффлектор 7 также установлен в напорном баке. В питающем баке 2 установлена измерительная линейка 10. Расстояние x и высота y струи измеряются по этой линейке.

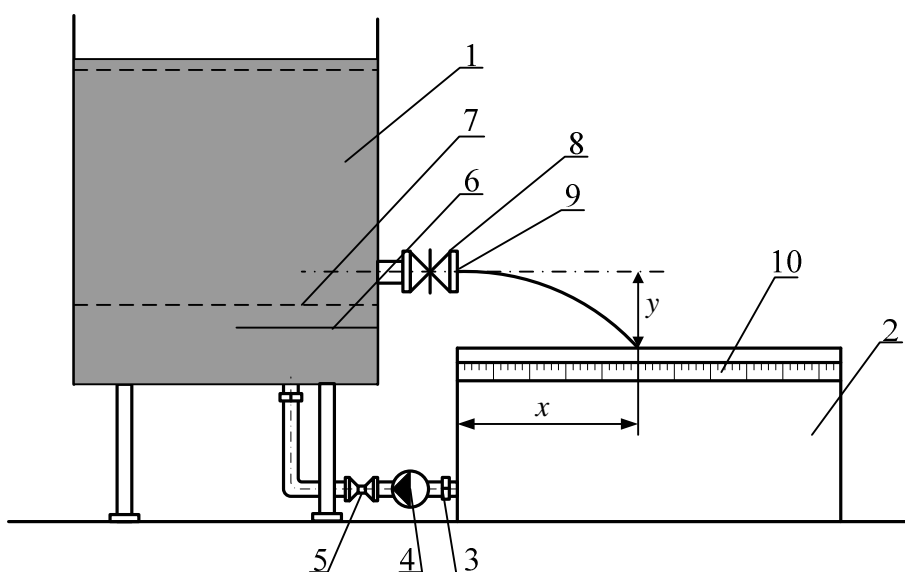


Рис. 1. Схема лабораторной установки:

1 – напорный бак; 2 – питающий бак; 3 – соединительный трубопровод; 4 – центробежный насос; 5 – кран, регулирующий расход воды; 6 – отражательный щиток; 7 – диффлектор; 8 – фланец; 9 – диафрагма; 10 – измерительная линейка

Порядок выполнения работы

1. Установить на шайбе диафрагму с круговым отверстием.
2. Включить насос и дождаться установления в напорном баке постоянного напора.
3. Записать величину напора H по водомерному стеклу (пьезометру).
4. Измерить дальность полета струи x .
5. Записать значение y .
6. Поворачивая в резьбе диафрагмы винты, подвести их острия к поверхности струи, после чего закрыть задвижку 2.
7. Штангенциркулем замерить расстояние между отверстиями, то есть диаметр струи, а затем – диаметр отверстия.

8. Открыть сливную задвижку 5.
9. Понизить напор на 9 – 10 см и повторить замеры.
10. Полученные данные поместить в таблицу и произвести необходимые расчеты. Привести пример расчета.

Таблица экспериментов

Определяемые величины	Размерность	Истечение из отверстий		
		опыты		
		1	2	3
1. Диаметр отверстия, d_0	мм			
2. Диаметр струи, d_c	мм			
3. Площадь отверстия, ω_0	см ²			
4. Площадь живого сечения струи, ω_c	см ²			
5. Действующий напор по пьезометру, H	см			
6. Вертикальная проекция струи, y	см			
7. Горизонтальная проекция струи, x	см			
8. Коэффициент сжатия струи, $\varepsilon = \omega_c / \omega_0$	б. п.			
9. Коэффициент скорости струи, $\varphi = \frac{v_d}{v_m} = \frac{x}{2\sqrt{y \cdot H}}$	б. п.			
10. Действительная скорость, $v_d = \frac{x\sqrt{g}}{\sqrt{2y}}$	см/с			
11. Теоретическая скорость, $v_m = \sqrt{2gH}$	см/с			
12. Расход действительный, $Q_d = v_d \cdot \omega_c$	см ³ /с			
13. Расход теоретический, $Q_m = \omega_0 \sqrt{2gH}$	см ³ /с			
14. Коэффициент расхода, $\mu = Q_d / Q_m$	б. п.			
15. Коэффициент сопротивления, $\zeta_0 = 1/\varphi^2 - 1$	б. п.			

**ЛАБОРАТОРНАЯ РАБОТА № 8
«ИСТЕЧЕНИЕ ЖИДКОСТИ ЧЕРЕЗ НАСАДКИ
ПРИ ПОСТОЯННОМ НАПОРЕ»**

Цель работы

1. Определение коэффициентов φ , ζ , μ насадка Вентури, конически расходящегося и конически сходящегося насадков.
2. Измерение вакуумметрического давления.

Общие сведения

Насадками называются короткие патрубки длиной 3 – 4 диаметра входного отверстия.

Различаются цилиндрические, конические и коноидальные насадки, внутренняя поверхность которых выполнена в форме поверхности вытекающей струи.

Цилиндрические насадки делятся на внутренние (насадки Борда) и внешние (насадки Вентури), конические насадки могут быть сходящиеся и расходящиеся (рис. 1, а, в).

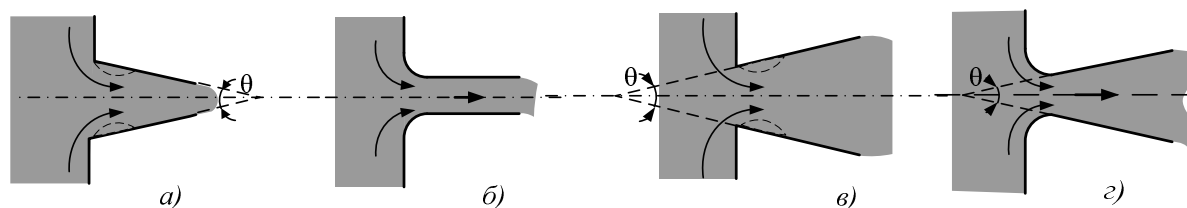


Рис. 1. Нецилиндрические насадки: а – конически сходящийся насадок; б – коноидальный насадок; в – конически расходящийся насадок; г – коноидально расходящийся насадок

Струя при входе в насадок, как и в отверстиях, претерпевает сжатие, далее расширяется и заполняет все сечение насадки. Над сжатым сечением образуется зона с пониженным (ниже атмосферного) давлением жидкости – область вакуумметрического давления. Сопротивление насадка обусловлено сжатием и последующим расширением струи. Коэффициент сопротивления ζ_n является суммой коэффициентов сопротивлений входа $\zeta_{вх}$ и расширения $\zeta_{расш}$.

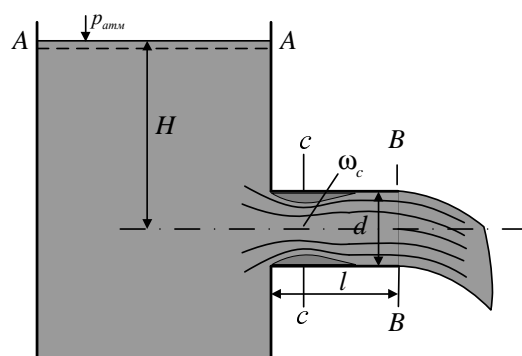


Рис. 2. Истечение через цилиндрический насадок

Струя жидкости на выходе из насадка заполняет его сечение полностью, то есть коэффициент сжатия насадки $\varepsilon_n = 1$ (рис. 2). Вакуум в сжатом сечении насадка увеличивает действующий напор. При турбулентном движении, когда потери напора по длине малы вследствие короткой длины насадка, а вакуум достигает примерно $0,75 \cdot H$, пропускная способность внешнего цилиндрического насадка существенно больше (до 33 %) при прочих равных условиях расхода через отверстие. При ламинарном истечении, потери по длине, соизмеримы с местными, вследствие малого сжатия величина вакуума не велика. Поэтому расход через насадок оказывается меньше расхода через от-

верстие. Записывая уравнение Бернулли для сечений $A-A$ и $B-B$ и считая, что $v_A = 0$, определим скорость истечения через насадок:

$$v_B = \frac{1}{\sqrt{1 + \zeta_n}} \cdot \sqrt{2gH} = v_\delta, v_m = \sqrt{2gH}$$

где $\frac{1}{\sqrt{1 + \zeta_n}} = \varphi$ – коэффициент скорости насадка;

v_δ – действительная, а v_m – теоретическая скорость истечения.

Расход Q через насадок определяется как:

$$Q = \omega_B \cdot v_B = \omega_B \cdot \mu \cdot \sqrt{2gH} = \omega_B \cdot \varphi \cdot \sqrt{2gH}.$$

Так как $\mu = \varepsilon \cdot \varphi$, то при $\varepsilon = 1$, $\mu = \varphi$.

ω – площадь сечения струи (или отверстия) на выходе из насадка.

Коэффициент скорости $\varphi = v_\delta / v_m$ может быть определен координатным методом по формуле:

$$\varphi = \frac{x}{2 \cdot \sqrt{y \cdot H}},$$

где $x = v_\delta t$ – дальность полета струи,

$$y = \frac{g \cdot t^2}{2} \text{ – высота падения струи.}$$

Тогда коэффициент сопротивления насадка $\zeta_n = 1/\varphi - 1$. Следует заметить, что практически при одинаковых диаметрах входных отверстий ζ_{ex} насадков примерно равны. Коэффициент ζ_n , в основном, зависит от $\zeta_{расш} = (\omega_2 / \omega_1 - 1)^2$.

Таким образом, с увеличением ω_2 при постоянном ω_1 , (а ω_1 , зависит только от H) $\zeta_{расш}$ увеличивается. Соответственно растет ζ_n и уменьшается φ насадка. То есть у конически расходящихся насадков коэффициент φ и, соответственно, μ меньше, чем хотя бы у цилиндрических с тем же диаметром входного отверстия. Коэффициент расхода μ может быть определен как $\mu = Q_\delta / Q_m$ путем замера действительного расхода Q_δ и подсчета теоретического расхода $Q_m = \omega_0 \cdot \sqrt{2g \cdot H}$, где ω_0 – площадь выходного отверстия.

Вакуум, образующийся над сжатым сечением струи в насадке оказывает всасывающее воздействие на струю, что ведет к увеличению скорости жидкости в сжатом сечении и к увеличению расхода через насадок в целом. Кроме того, с увеличением выходного отверстия, расход через насадок также увеличивается. Все это обуславливает повышенный расход через конически расходящийся насадок.

При больших напорах H струи истекающей жидкости (через конически расходящиеся и цилиндрические насадки) могут оторваться от стенок (явление срыва струи) за счет того, что давление в зоне сжатия струи (сечение

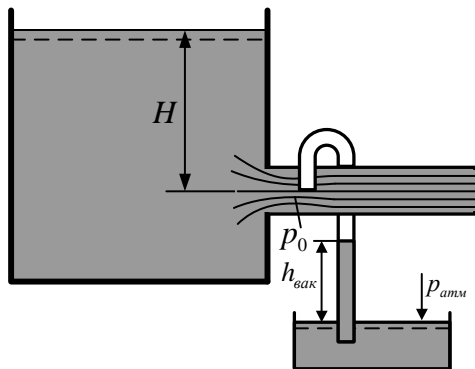


Рис. 3. Вакуум в насадке

С-С на рис. 2) станет меньше давления парообразования. В этом случае жидкость вскипает, и струя отрывается от стенки. Практически это наступает при значении вакуумметрического давления в зоне сжатия струи $6 \div 7$ м вод. ст. Вакуумметрическое давление может быть измерено с помощью вакуумметра по схеме на рис. 3. Опыты показывают что $h_{\text{вак}} = 0,75H$.

Описание установки

На напорном баке 1 (рис. 4) установлена задвижка, 2 к наружному фланцу которой крепится шайба с резьбовым отверстием. В отверстие ввинчивается исследуемый насадок. При повороте маховика задвижки 2 жидкость струей вытекает через насадок. Для измерения дальности полета x струи на борту бака 3 установлена линейка 4. Высота падения струи y указана на шайбе. Напор H измеряется по пьезометру 5. Для измерения действительного расхода внутри бака 3 установлен мерный бак 6 с делениями в литрах на внутренней стенке. Для понижения уровня жидкости в баке 1 служит сливная задвижка 7.

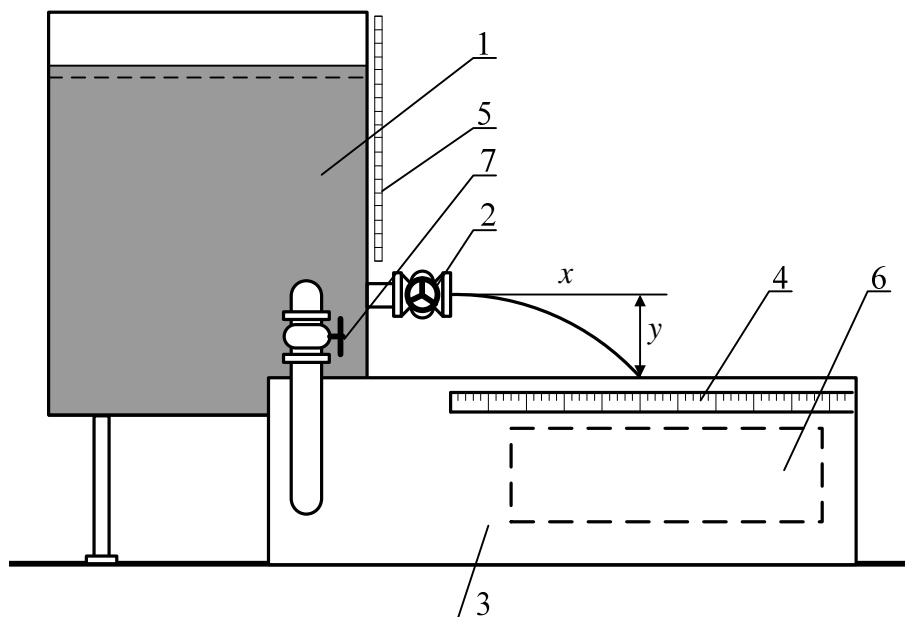


Рис. 4. Лабораторная установка

Порядок проведения работы

а) цилиндрический и конический сходящийся насадок:

1. Установить на шайбе исследуемый насадок.
2. Записать величину напора по пьезометру 5.
3. Открыть полностью задвижку 2.
4. Замерить координату струи x .
5. Закрыть задвижку и сменить насадок.

б) конически расходящийся насадок:

1. Установить на шайбе насадок.
2. Присоединить к штуцеру насадка резиновую трубку, соединенную со стеклянной, конец которой должен быть опущен в стакан с водой или подкрашенной жидкостью.
3. Зажать резиновую трубку зажимом.
4. Закрыть выходное отверстие насадка пробкой.
5. Открыть полностью задвижку 2.
6. Закрыть отверстие в мерном баке 6 пробкой.
7. Резко выдернуть пробку из насадка и одновременно включить секундомер.
8. Замерить координату струи x , $h_{\text{бак}}$ и величину напора по пьезометру 5.
9. Определить время t наполнения 50 или 100 л воды в мерном баке.
10. Данные занести в таблицу.
11. Закрыть задвижку, воду из мерного бака слить.
12. Открытием задвижки 7 понизить уровень жидкости в баке 1 на $5 \div 8$ см и повторить опыты описанные в *а)* и *б)*.

Обработка опытных данных

По измеренным x и y определить коэффициенты скорости φ , сопротивления ζ_n , расхода μ всех насадков. Определить отношение $h_{\text{бак}} / H$. Для конически расходящегося насадка определить коэффициент расхода как отношение по формуле:

$$\mu = Q_d / Q_m.$$

Таблица экспериментов

Измеряемые и определяемые величины	Тип насадки		
	конически сходящийся	цилиндри- ческий	конически расходящийся
Напор H			
Координата x			
Координата y			
Коэффициент скорости φ			
Коэффициент сопротивления ζ_H			
Коэффициент расхода μ			
Вакуумметрическая высота $h_{\text{вак}}$			
Площадь выходного отверстия $\omega_0 = \frac{\pi d^2}{4}$			
Теоретический расход $Q_m = \omega_0 \sqrt{2gH}$			
Объем воды V			
Время наполнения t			
Действительный расход $Q_d = V / t$			

КОНТРОЛЬНЫЕ ВОПРОСЫ

1. Какое отверстие называется малым?
2. Какое отверстие называется большим?
3. Какое отверстие считается отверстием в тонкой стенке?
4. В каком случае наблюдается полное сжатие струи?
5. В каком случае наблюдается неполное сжатие струи?
6. В каком случае наблюдается совершенное сжатие струи?
7. Объясните, как формируется сжатое сечение струи.
8. Выведите формулу для определения скорости истечения жидкости из отверстия.
9. Выведите формулу для определения расхода жидкости при истечении из отверстия.
10. Что показывает коэффициент скорости φ ?
11. Что называется инверсией струи?
12. Как коэффициенты сжатия ϵ , скорости φ и расхода μ зависят от числа Re ?
13. Как определить расход жидкости при истечении через малое затопленное отверстие с острой кромкой?

14. Что называется насадками?
15. Как происходит истечение жидкости через внешний цилиндрический насадок?
16. Объясните, почему при истечении жидкости через внешний цилиндрический насадок в сжатом сечении образуется вакуум?
17. Какие причины приводят к возникновению сопротивления движения жидкости через внешний цилиндрический насадок?
18. Как можно увеличить расход жидкости через отверстие, если не изменять напор и диаметр отверстия?
19. Какой величиной ограничено вакуумметрическое давление в сжатом сечении при истечении жидкости через насадок?
20. Чему равно предельное значение вакуумметрического давления при истечении жидкости через насадок?
21. Чему равно предельное значение напора при истечении жидкости через насадок?
22. Какие существуют виды нецилиндрических насадков?
23. У какого насадка наибольшая скорость истечения? Почему?
24. У какого насадка наибольший расход? Почему?
25. По какой формуле можно определить время истечения жидкости из отверстия при переменном напоре?

ЛИТЕРАТУРА

1. Альтшуль, А. Д. Гидравлика и аэродинамика / А. Д. Альтшуль, П. Г. Кисилев. – М. : Стройиздат, 1975. – 323 с.
2. Штеренлихт, Д. В. Гидравлика : учебник для вузов / Д. В. Штеренлихт. – М. : Энергоатомиздат, 1984. – 640 с.
3. Чугаев, Р. Р. Гидравлика / Р. Р. Чугаев. – Л. : Энергия, 1982. – 600 с.
4. Ботук, Б. О. Гидравлика / Б. О. Ботук. – М. : Высш. шк., 1962. – 450 с.
5. Медведев, В. Ф. Гидравлика и гидравлические машины : учеб. пособие / В. Ф. Медведев. – Минск : Выш. шк., 1998. – 311 с.

МОДУЛЬ 11

СУЖАЮЩИЕ УСТРОЙСТВА ДЛЯ ИЗМЕРЕНИЯ РАСХОДА ЖИДКОСТИ

1. ОБЪЕМНЫЕ РАСХОДОМЕРЫ

Для учета количества жидкости, расходуемой отдельными небольшими потребителями (жилые и общественные здания, небольшие предприятия, отдельные цеха), наибольшее распространение получили механические скоростные счетчики воды.

По конструктивному исполнению скоростные (тахометрические) счетчики жидкости подразделяют на две основные группы: крыльчатые, ось вращения крыльчатки которых перпендикулярна направлению движения жидкости, и турбинные, у которых ось вращения турбины параллельна направлению движения жидкости.

Принцип действия скоростных счетчиков жидкости основан на измерении числа оборотов крыльчатки или турбины, приводимых в движение потоком протекающей через счетчик жидкости. Число оборотов крыльчатки или турбины пропорционально количеству протекающей через счетчик жидкости. Ось крыльчатки или турбины с помощью передаточного механизма соединена со счетным механизмом, который, учитывая число оборотов, показывает количество протекающей через счетчик жидкости.

Метрологическими параметрами счетчиков воды являются пределы допускаемой погрешности в различных диапазонах измеряемых расходов и класс счетчика.

Важнейшими характеристиками счетчиков, с помощью которых можно объективно оценить их метрологические параметры, являются следующие фиксируемые значения измеряемых расходов:

Q_{\max} – максимальный расход, при котором счетчик может работать кратковременно, не более одного часа в сутки;

$Q_{\text{ном}}$ – номинальный расход, при котором счетчик может работать длительное время;

$Q_{\text{э}}$ – эксплуатационный расход, при котором счетчик может работать непрерывно в течение всего срока эксплуатации;

Q_n – переходный расход, разделяющий рабочий диапазон на два поддиапазона с различными пределами допускаемой относительной погрешности;

Q_{\min} – наименьший расход, для которого нормируется предел допускаемой относительной погрешности;

$Q_{\text{п.ч.}}$ – порог чувствительности, такой наименьший расход, при котором начинается устойчивое вращение рабочего органа счетчика.

Метрологические качества счетчиков можно оценить, используя график погрешности этих приборов (рис. 11.1).

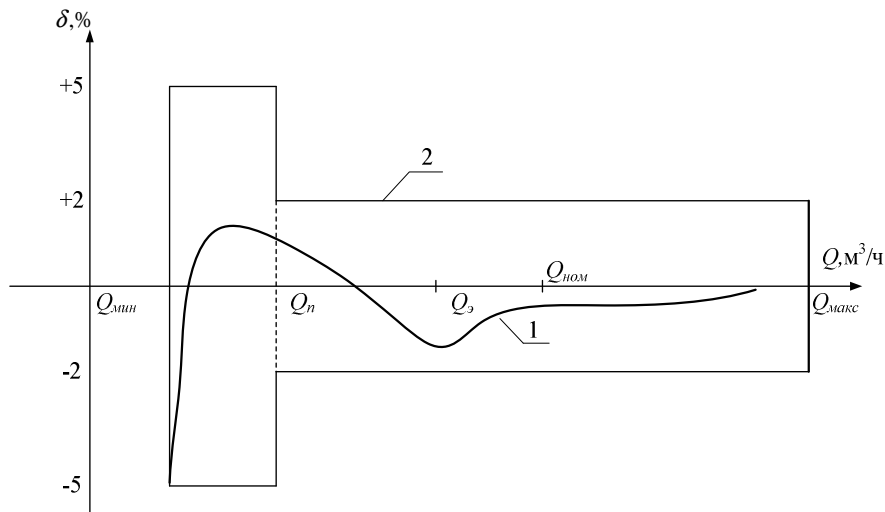


Рис. 11.1 График изменения погрешности скоростных счетчиков:
1 — фактическая погрешность; 2 — допускаемые погрешности

1.1. Крыльчатые счетчики воды

Крыльчатые счетчики воды выполняют одноструйными и многоструйными. В крыльчатом одноструйном счетчике (рис. 11.2, а) вода подводится к крыльчатке одной струей, направленной по касательной к окружности, проходящей через центры лопаток крыльчатки. В многоструйных счетчиках (рис. 11.2, б) вода с помощью направляющего аппарата подводится к крыльчатке несколькими струйками, равномерно распределенными по ее окружности.

Одноструйные счетчики проще по конструкции, чем многоструйные, имеют меньше деталей, меньшие габаритные размеры и массу, менее требовательны к качеству жидкости, проходящей через них. Основным недостатком одноструйных счетчиков является одностороннее давление на ось крыльчатки и опорные подшипники, что приводит к более быстрому изнашиванию этих деталей.

Наличие направляющего аппарата с небольшими отверстиями у многоструйных счетчиков приводит к тому, что при засорении одного или нескольких отверстий распределение струек и их воздействие на крыльчатку меняются, что ведет к погрешностям измерения. Следовательно, многоструйные счетчики более требовательны к качеству жидкости, проходящей через них.

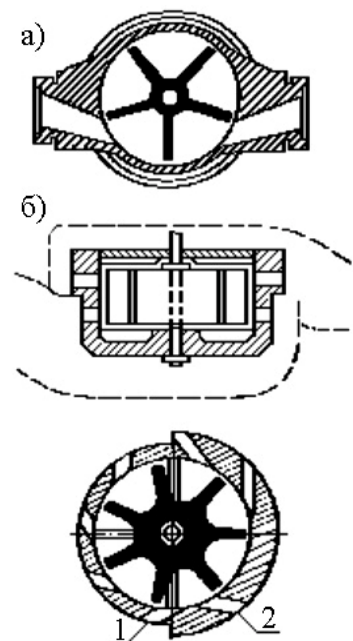


Рис. 11.2. Крыльчатые счетчики воды

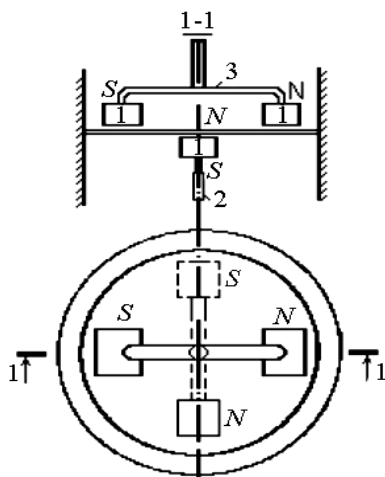


Рис. 11.3. Устройство магнитной муфты крыльчатых счетчиков воды:
1 – магнит; 2 – ведущая муфта; 3 – ведомая муфта

Крыльчатые счетчики воды подразделяются на так называемые «сухоходы» и «мокроходы». Счетчики-«мокроходы», по сравнению с сальниковыми «сухоходами», имеют более простую конструкцию, меньший порог чувствительности и более широкий диапазон измерений. По сравнению со счетчиками, имеющими магнитную муфту, у «мокроходов» нет преимуществ в части диапазона измерений. У счетчиков-«сухоходов» счетный механизм отделен от редуктора водонепроницаемой перегородкой, а ось последней шестерни редуктора, соединяющая его со счетным механизмом, проходит через сальник. В новых типах счетчиков используется магнитная муфта (рис. 11.3).

У счетчиков-«мокроходов» редуктор и счетный механизм выполнены в одном блоке, который размещается в корпусе, заполняемом водой. Циферблат счетчика-«мокрохода» прикрывается толстым стеклом, которое воспринимает давление воды в трубопроводе, где установлен счетчик.

По допустимой максимальной температуре воды различают счетчики холодной и горячей воды. В счетчиках холодной воды, предназначенных для измерения воды с температурой до 40 °С, крыльчатка выполняется из пластмассы. В счетчиках горячей воды, применяемых для измерения воды с температурой до 90 °С, крыльчатка выполняется из латуни.

Крыльчатые счетчики ВСКМ (рис. 11.4) конструктивно состоят из трех основных блоков: корпуса с фильтром, измерительной камеры и счетного механизма.

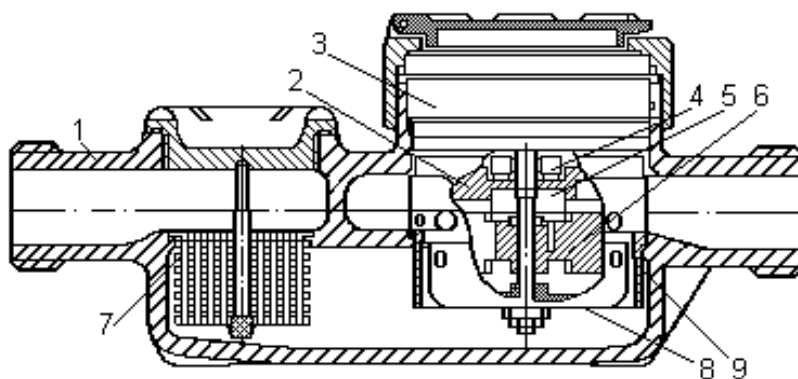


Рис. 11.4. Разрез крыльчатого счетчика воды ВСКМ:
1 – корпус; 2 – разделительный диск; 3 – счетный механизм; 4, 5 – ведомый и ведущий магниты; 6 – крыльчатка; 7 – фильтр-сетка; 8 – рабочая камера; 9 – рубашка

В корпусе, изготовленном из чугуна, находится винт для регулирования погрешности за счет пропуска части потока воды в обход измерительной камеры. Фильтр может быть снят для очистки без демонтажа счетчика с места установки.

Поток воды после фильтра подходит к нижней части измерительной камеры. Поднимаясь вверх между рубашкой и камерой, поток через косые тангенциально направленные отверстия проходит внутрь камеры и приводит во вращение крыльчатку с закрепленной на ней ведущей половиной магнитной муфты. Опоры крыльчатки изготовлены из корунда, что обеспечивает их высокую износостойчивость. По винтовой траектории вода попадает в верхнюю часть измерительной камеры и через выходные тангенциальные отверстия отводится в выходной патрубок счетчика. Через нижнюю стенку разделительного стакана, изготовленного из немагнитного материала (латунь), вращение ведущей части магнитной муфты передается и ее ведомой части, расположенной в счетном механизме. Редуктор счетного механизма и отсчетное устройство с роликами, стрелками и сигнальной звездочкой помещены в герметизированный стакан, закрытый стеклом.

Отсчетное устройство имеет пять роликов для измерения объема воды в кубометрах и стрелочные указатели, используемые только при поверке. Сигнальная звездочка предназначена для быстрого определения работоспособности счетчика и при поверке вместе с оптоэлектронным узлом съема сигнала.

1.2. Турбинные счетчики воды

Основной частью турбинных счетчиков воды является измерительная камера, обеспечивающая преобразование скорости потока во вращательное движение турбинки.

Измерительная камера располагается горизонтально или вертикально (рис. 11.5) в корпусе счетчика, где встроены также блок счетного механизма и регулятор.

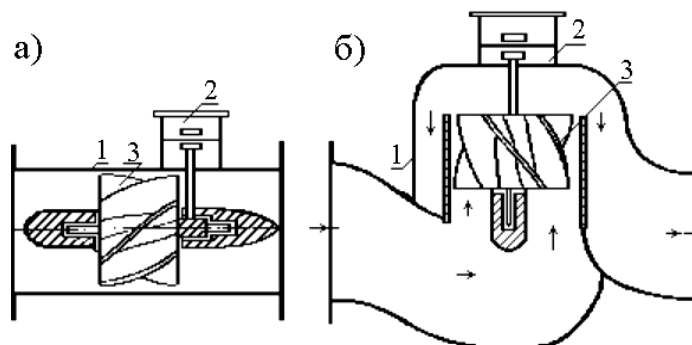


Рис. 11.5. Турбинные счетчики воды

Турбинные счетчики больших диаметров (более 100 мм) с горизонтальной измерительной камерой иногда конструируют так, что камеру со счетным механизмом можно снять без демонтажа корпуса счетчика, который остается на трубопроводе. Счетчики меньших диаметров имеют невынимающийся механизм, который можно ремонтировать, только сняв счетчик с места его установки.

Турбинные счетчики используют для измерения расходов холодной воды температурой до 40 °С. Для измерения расходов воды температурой до 90 °С применяются счетчики, в конструкции которых используются специальные термостойкие пластмассы.

Турбинные счетчики СТВ (рис. 11.6) состоят из следующих основных частей: корпуса, измерительной камеры, счетного блока и регулятора.

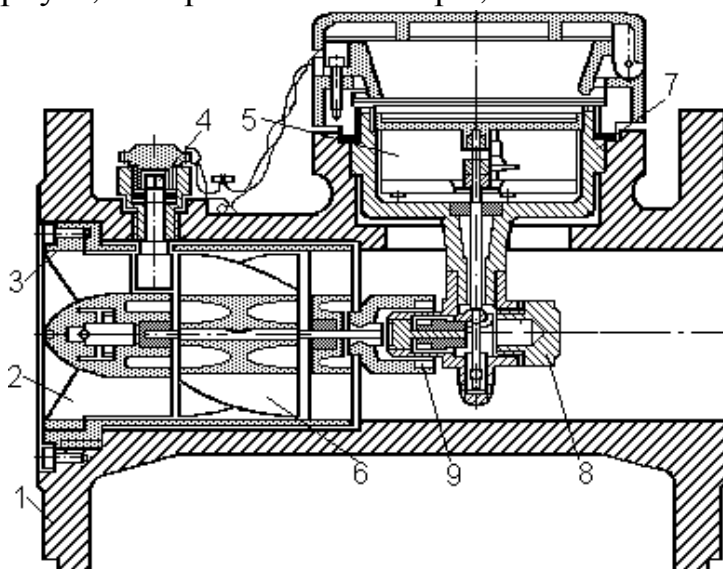


Рис. 11.6. Разрез турбинного счетчика воды:

1 – корпус; 2 – измерительная камера; 3 – струевыпрямитель; 4 – регулятор; 5 – блок счетного механизма; 6 – турбинка; 7 – чаша; 8 – заглушка; 9 – магнитная муфта

Корпус счетчика выполнен из серого чугуна и представляет собой цилиндрическую отливку с фланцами для присоединения к трубопроводу.

Измерительная камера устанавливается и крепится в расточке передней части корпуса и состоит из струевыпрямителя, камеры и турбинки с осью. Струевыпрямитель выполняется из полимерного материала и предназначен для выпрямления потока, поступающего на лопасти турбинки. Основными частями струевыпрямителя являются обтекатель и плоские ребра. В ступице струевыпрямителя расположена первая опора турбинки. Камера представляет собой пластмассовый цилиндрический патрубок, на торце которого расположена вторая опора турбинки, связанная с цилиндрической частью патрубка четырьмя радиальными ребрами.

Аксиальная пластмассовая турбинка с винтовыми лопастями имеет стальную ось, вращающуюся в подшипниках скольжения из графитового материала, обладающего в паре со сталью низким коэффициентом трения и высокой износоустойчивостью. Торцевая опора турбинки представляет собой специальный корундовый наконечник, который при работе упирается в опору, также выполненную из корунда и встроенную в крестовину счетного блока. Блок счетного механизма, кроме крестовины, включает чашу и заглушку. В крестовине размещается коническая зубчатая передача и магнитная муфта, а в чаше расположен зубчатый конический редуктор и отсчетное устройство. Счетчики СТВ имеют стрелочно-роликовый счетный механизм и снабжены сигнальной звездочкой, являющейся индикатором вращения турбинки.

Регулятор предназначен для приведения числа оборотов турбинки в соответствие с показаниями отсчетного устройства в пределах допустимой погрешности счетчика. Регулятор представляет собой пластину, которая занимает место ребра струевыпрямителя. Поворот пластины регулятора отключает часть потока, подаваемого на турбинку в ту или другую сторону, замедляя или ускоряя вращение турбинки.

2. РАСХОДОМЕРЫ ПЕРЕМЕННОГО ПЕРЕПАДА ДАВЛЕНИЯ

Принцип измерения расхода расходомером переменного перепада давления основан на том, что в зависимости от расхода вещества изменяется перепад давления на неподвижном сужающем устройстве, установленном в трубопроводе или элементе трубопровода (колена).

Расходомеры переменного перепада давления состоят из трех элементов: сужающего устройства, дифференциального манометра для измерения перепада давления и соединительных линий с запорной и предохранительной арматурой.

Применяются следующие стандартные сужающие устройства: диафрагмы, сопла, сопла Вентури и трубы Вентури.

Установленное в трубопроводе сужающее устройство (рис. 11.7) приводит к увеличению скорости в суженном сечении. В результате часть потенциальной энергии давления переходит в кинетическую, поэтому статическое давление в суженном сечении становится меньше статического давления перед сужающим устройством.

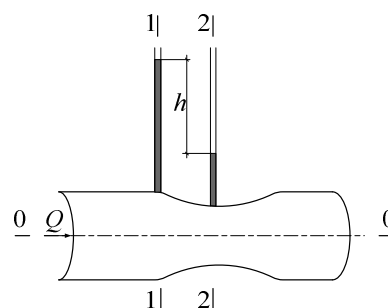


Рис. 11.7. Сужающее устройство

Перепад давлений зависит от скорости движения жидкости, а следовательно, и от расхода.

Для вывода основного уравнения расхода жидкости, протекающего через сужающее устройство, используется уравнение Д. Бернулли, составленное для сечений 1-1 и 2-2. Сечение 1-1 выбирается перед сужающим устройством, а сечение 2-2 в сжатом сечении. Плоскость сравнения проводится по оси трубопровода. Потери напора между сечениями не учитываются.

В этом случае уравнение Бернулли запишется следующим образом:

$$\frac{p_1}{\rho g} + \frac{\alpha_1 \cdot v_1^2}{2g} = \frac{p_2}{\rho g} + \frac{\alpha_2 \cdot v_2^2}{2g}. \quad (11.1)$$

Принимая во внимание $\alpha_1 = \alpha_2 = 1$, используя уравнение неразрывности $v_1 \omega_1 = v_2 \omega_2$ и учитывая, что, решается уравнение относительно v_1 :

$$p_1 / \rho g - p_2 / \rho g = h.$$

$$v_1 = \frac{\sqrt{2g}}{\sqrt{(\omega_1 / \omega_2)^2 - 1}} \cdot \sqrt{h}. \quad (11.2)$$

Теоретический расход в трубопроводе определяется по формуле:

$$Q_m = \omega_1 v_1 = \frac{\omega_1 \sqrt{2g}}{\sqrt{(\omega_1 / \omega_2)^2 - 1}} \sqrt{h}, \quad (11.3)$$

$$\frac{\omega_1 \sqrt{2g}}{\sqrt{(\omega_1 / \omega_2)^2 - 1}} = C \quad (11.4)$$

Тогда уравнение расхода примет вид:

$$Q_m = C \sqrt{h}, \quad (11.5)$$

где C – постоянная расходомера.

При выводе зависимости (11.5) не учитывались потери энергии, поэтому фактический расход будет меньше теоретического. Это несоответствие расходов характеризуется коэффициентом расхода:

$$\mu = Q / Q_m. \quad (11.6)$$

Окончательная формула для определения расхода принимает следующий вид:

$$Q = \mu C \sqrt{h} = A \sqrt{h}, \quad (11.7)$$

где A – коэффициент расхода расходомера:

$$A = \mu \cdot C. \quad (11.8)$$

3. КОНСТРУКТИВНЫЕ ОСОБЕННОСТИ СУЖАЮЩИХ УСТРОЙСТВ

При измерении расхода методом переменного перепада давления используются правила измерения расхода газов и жидкостей стандартными сужающими устройствами.

Стандартные (нормализованные) сужающие устройства должны отвечать требованиям этих правил и применяться для измерения расхода вещества без их индивидуальной градуировки.

3.1. Диафрагмы

При измерении расхода жидкости благодаря простоте конструкции, удобству монтажа и демонтажа широкое распространение получили диафрагмы. Стандартные диафрагмы (рис. 11.8), представляющие собой диск с отверстием, могут быть с угловым или фланцевым способами отбора перепада давления.

Конструктивно диафрагмы выполняются камерными или бескамерными. В бескамерных диафрагмах отбор перепада давления осуществляется через отверстия в трубопроводе или фланцах.

Кольцевые камеры предназначены для осреднения и выравнивания давления по периметру сечения. В результате этого повышается точность измерения. Камеры выполняют в ободах или обоймах диафрагмы. Для труб диаметром более 400 мм камеры выполняются в виде кольцевой трубки, охватывающей трубопровод.

Точность измерений расхода с помощью диафрагм существенно зависит от качества их установки и наличия перед ними участков труб расчетного диаметра без дополнительных источников возмущений (заусенцы, сварные швы, колена, тройники, запорная арматура).

Основным недостатком диафрагмы является то, что она обладает большим гидравлическим сопротивлением и вызывает значительные потери напора.

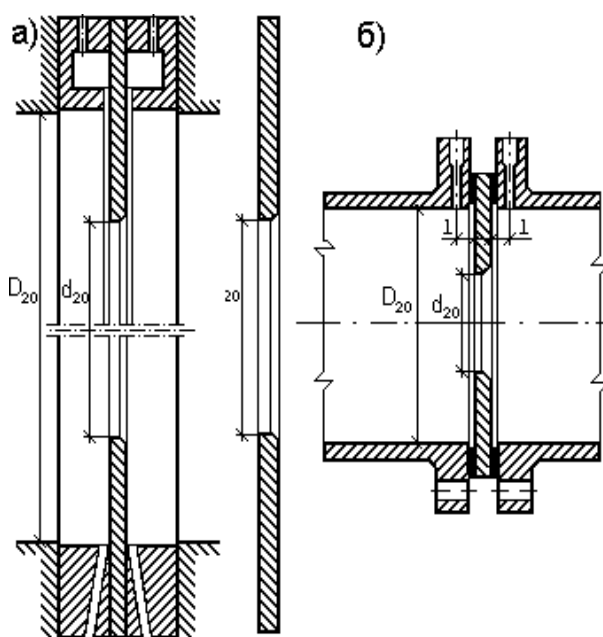


Рис. 11.8. Диафрагмы

3.2. Расходомерные сопла

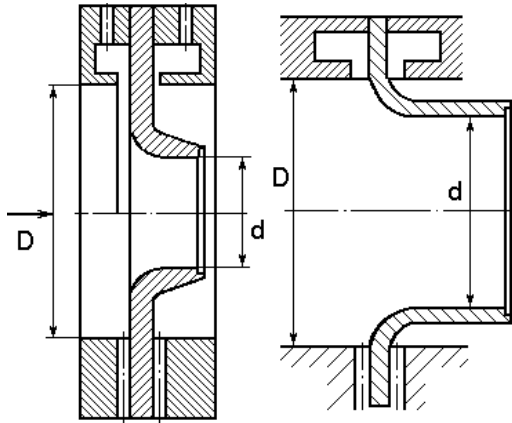


Рис. 11.9. Схемы стандартных сопел

Основное уравнение расхода (11.3) справедливо и для сопел. Расходомерное сопло (рис. 11.9) представляет собой устройство с круглым отверстием, имеющим плавно сужающуюся часть на входе и цилиндрическую часть на выходе.

Точность измерения расхода соплами несколько выше точности измерения диафрагмами благодаря отсутствию дополнительной погрешности на недостаточную остроту входной кромки.

Сопла в качестве сужающих устройств для расходомеров распространения не получили, так как потери напора в них немногим меньше, чем в диафрагмах, а изготовление их значительно сложнее.

Сужающим устройством, обладающим высокой точностью измерения расхода и не создающим больших потерь напора, является сопло Вентури.

Соплом Вентури называется сужающее устройство, входная часть которого выполнена по форме стандартного сопла, а в устье имеется конус, служащий для уменьшения потерь напора.

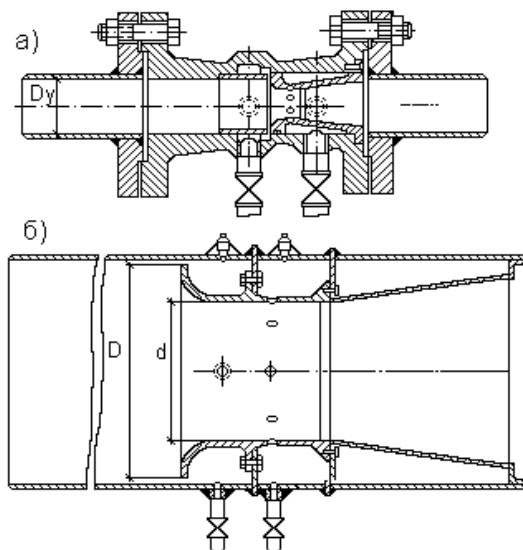


Рис. 11.10. Схема сопел Вентури: а) первого типа; б) второго типа

В зависимости от длины и центрального угла конуса различают длинные и укороченные сопла Вентури. В системах водоснабжения и канализации чаще используются укороченные сопла Вентури. Сопла Вентури изготавливают двух типов (рис. 11.10).

Первый тип предназначен для труб условным проходом от 50 до 200 мм, выполняют из цветных металлов и чугуном корпусом. Второй тип предназначен для труб условным проходом от 250 до 1400 мм, выполняют из чугуна, покрытым антикоррозионным корпусом без фланцев.

При установке сопла Вентури необходимо соблюдать соосность трубы и сопла. Вблизи сопла Вентури должны отсутствовать источники, приводящие к искажению потока.

3.3. Трубы Вентури

Трубы Вентури были предложены ранее других сужающих устройств. В зависимости от размеров диффузора трубы Вентури бывают короткими и длинными.

Наиболее простыми и удобными в изготовлении являются сварные трубы Вентури.

Стандартные трубы Вентури (рис. 11.11) состоят из следующих основных частей: входного цилиндра, сужающего конуса, горловины, расширяющегося конуса и выходного цилиндра. Все части собираются путем сварки. Отбор давления осуществляется из усредняющих кольцевых камер. В нижней части кольцевых камер устанавливаются пробковые краны для спуска жидкости.

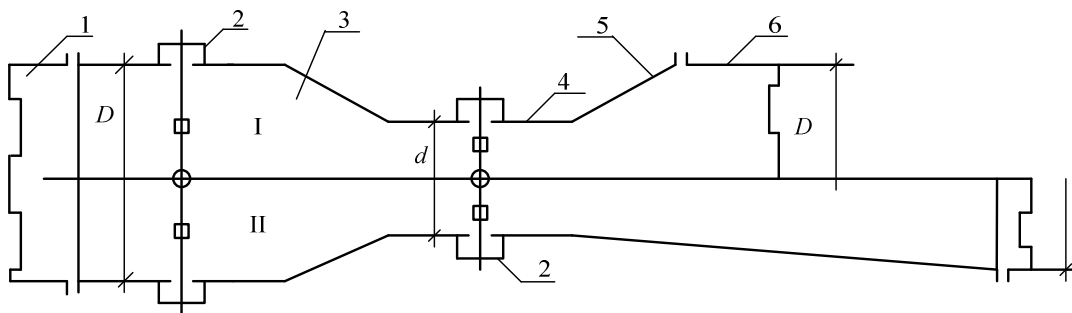


Рис. 11.11. Схема труб Вентури: I – короткая труба; II – длинная труба; 1 – входной патрубок; 2 – кольцевые камеры; 3 – входной конус; 4 – горловина; 5 – выходной; 6 – выходной патрубок

Трубы Вентури присоединяют к стальным трубопроводам сваркой. В некоторых случаях допускается присоединение на фланцах.

Особенностью стандартных труб Вентури является их малая металлоемкость. Необходимые длины прямых участков перед трубами Вентури существенно меньше, чем перед диафрагмами и соплами. Преимуществом труб являются малые потери напора, возможность измерения расхода загрязненной жидкости, долговечность. Единственным существенным недостатком является громоздкость.

4. РАСХОДОМЕРЫ ПОСТОЯННОГО ПЕРЕПАДА ДАВЛЕНИЯ

Расходомеры постоянного перепада давления относятся к группе расходомеров обтекания, то есть, к расходомерам, основанным на зависимости перемещения тела, воспринимающего динамическое давление обтекающего его потока от расхода измеряемой среды.

Измерительный орган этих расходомеров, перемещаясь вертикально, в зависимости от расхода, изменяет площадь кольцевого зазора таким образом, что перепад давления по обе его стороны остается постоянным.

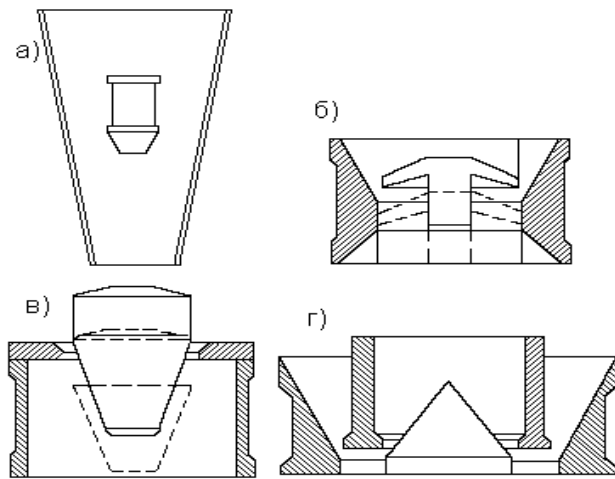


Рис. 11.12. Схемы ротаметрических пар:

- а) пара первого типа в стеклянных ротаметрах;
- б) то же в металлических;
- в) пара второго типа;
- г) пара третьего типа

да состоит из кольцевого поплавка, размещенного в зазоре между внешним и внутренним конусами. Такие пары применяются в металлических ротаметрах для измерения больших расходов жидкости.

Наиболее распространенными расходомерами постоянного перепада давления являются ротаметры. Основной измерительной частью ротаметров является ротаметрическая пара. Различают три типа ротаметрических пар (рис. 11.12).

Ротаметрическая пара первого типа состоит из измерительного конуса и поплавка (ротора). Эта конструкция применяется в стеклянных и металлических ротаметрах. Пара второго типа состоит из диафрагмы и поплавка и применяется в металлических ротаметрах. Ротаметрическая пара третьего ви-

4.1. Теоретические основы измерения расхода при помощи ротаметров

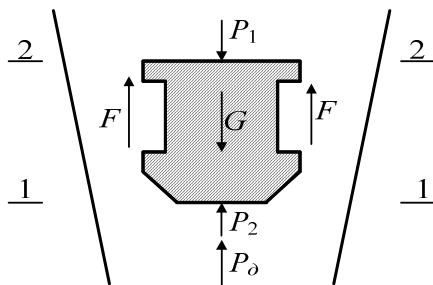


Рис. 11.13. Расчетная схема второго типа

Рассмотрим ротаметрическую пару первого типа. Поплавок в потоке обтекающей его жидкости находится под действием системы сил (рис. 11.13). На поплавок действуют:

- а) сила тяжести поплавка:

$$G = Wg(\rho_n - \rho), \quad (11.9)$$

где W – объем поплавка;

g – ускорение свободного падения;

$(\rho_n - \rho)$ – плотность жидкости и плотность материала, из которого изготовлен поплавок;

- б) сила давления на верхнюю часть поплавка:

$$P_2 = p_2 \cdot \omega_n, \quad (11.10)$$

где p_2 – давление жидкости над поплавком;

ω_n – площадь поплавка.

- в) сила давления на нижнюю часть поплавка

$$P_1 = p_1 \cdot \omega_n, \quad (11.11)$$

где p_1 – давление жидкости под поплавком.

г) сила трения потока о поплавок:

$$F = \kappa \cdot v_{\kappa} \cdot \omega_{\delta}, \quad (11.12)$$

где κ – коэффициент сопротивления поплавка;

v_{κ} – скорость движения жидкости в кольцевом канале между поплавком и стенкой;

ω_{δ} – площадь боковой части поплавка.

д) сила динамического давления:

$$P_{\partial} = \varphi \cdot \rho \frac{v_1^2}{2} \cdot \omega_n \quad (11.13)$$

где φ – коэффициент сопротивления (обтекания) поплавка;

ρ – плотность жидкости;

v_1 – скорость движения жидкости в сечении 1-1 (рис. 11.13).

Перепад давления на поплавок определится из условия равновесия поплавка:

$$P_2 + G = P_1 + P_{\partial} + F \quad (11.14)$$

$$\rho_2 \omega_n + Wg(\rho_n - \rho) = \rho_1 \omega_n + \varphi \cdot \rho \frac{v_1^2}{2} \omega_n + \kappa \cdot v_{\kappa} \cdot \omega_{\delta} \quad (11.15)$$

$$\rho_1 \omega_n - \rho_2 \omega_n = Wg(\rho_n - \rho) - \varphi \rho \frac{v_1^2}{2} \omega_n - \kappa \cdot v_{\kappa} \cdot \omega_{\delta} \quad (11.16)$$

$$P_1 - P_2 = \frac{Wg(\rho_n - \rho)}{\omega_n} - \varphi \rho \cdot \frac{v_1^2}{2} - \frac{\omega_{\delta}}{\omega_n} \cdot \kappa \cdot v_{\kappa} \quad (11.17)$$

Для вывода основного уравнения расхода жидкости, протекающей через ротаметр, составим уравнение Бернулли для сечений 1-1 и 2-2 (рис. 11.13):

$$z_1 + \frac{p_1}{\gamma} + \frac{\alpha_1 v_1^2}{2g} = z_2 + \frac{p_2}{\gamma} + \frac{\alpha_2 v_2^2}{2g} + \zeta \frac{v_2^2}{2g} \quad (11.18)$$

Решая совместно уравнения (11.17) и (11.18), получим зависимость для определения скорости движения жидкости в кольцевом канале:

$$v_{\kappa} = \kappa_1 \cdot \sqrt{\frac{2gW(\rho_n - \rho)}{\rho \cdot \omega_n}}, \quad (11.19)$$

тогда расход определится как:

$$Q = \omega_{\kappa} \cdot \kappa_1 \cdot \sqrt{\frac{2gW(\rho_n - \rho)}{\rho \omega_n}} \quad (11.20)$$

где κ_1 – коэффициент расхода ротаметра;

ω_{κ} – площадь кольцевого зазора между поплавком и стенкой.

Коэффициент расхода ротаметра зависит от угла конусности, формы и веса поплавка, плотности и вязкости жидкости, и установить его, даже для каких-либо эталонных условий, практически невозможно. Поэтому при изготовлении ротаметров прибегают к их экспериментальной градуировке.

4.2. Конструкции ротаметров

По конструктивному исполнению ротаметры подразделяют на стеклянные с местным отсчетом (РМ) и металлические с электрическим (РЭ) или пневматическим (РП) выходным сигналом.

Ротаметры типа РМ со стеклянной трубкой (рис. 11.14) заменяют ранее выпускавшиеся типа РС.

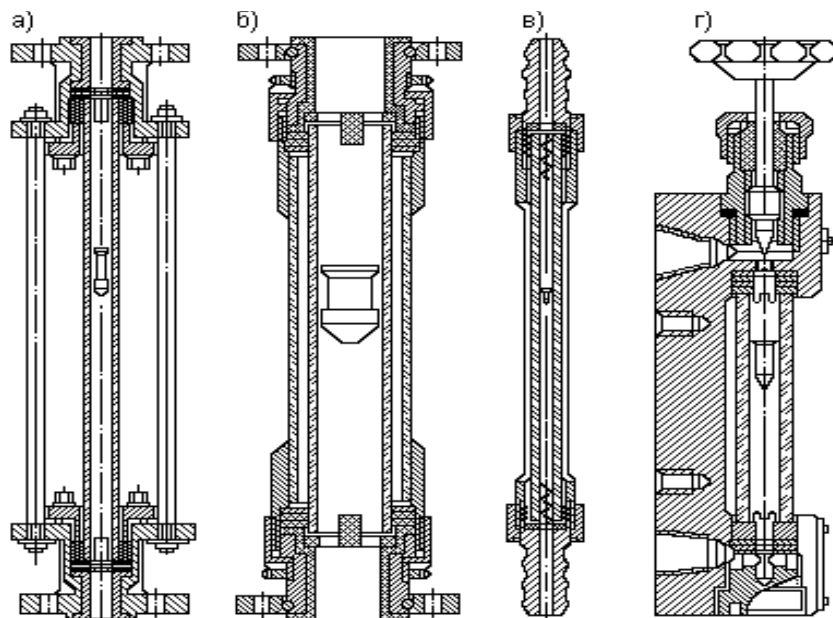


Рис. 11.14. Ротаметры со стеклянной измерительной трубкой:
а) ротаметр с фланцевыми соединениями; б) ротаметр с защитной трубкой;
в) ротаметр со штуцерами для шлангов; г) ротаметр РС-3А

Поплавок у ротаметров типа РМ в зависимости от пределов измерения изготавливают из стали, анодированного дюралюминия, эбонита или титана. Ротаметры этого типа могут работать при температуре измеряемой среды в пределах от 5 до 50 °С. Они находят широкое применение в научных исследованиях, а также в промышленности для измерения небольших расходов жидкости и газов (например, в хлораторах ЛОНИИСТО). Основная наибольшая приведенная погрешность составляет $\pm 2,5\%$.

Ротаметры типа РЭ с дистанционной электрической передачей показаний состоят из двух основных частей – ротаметрической и электрической (рис. 11.15). Ротаметрическая часть представляет одну из трех типов ротаметрических пар, размещенных в металлическом корпусе. Поплавок жестко связан с подвижной осью, перемещающейся внутри корпуса. Электрическая часть состоит из индукционной катушки и сердечника, закрепленного на оси поплавка. Катушка включена в дифференциально-трансформаторную схему вторичного прибора. Электрическая часть защищена от попадания измеряемой среды измерительной трубкой, а снаружи кожухом. Ротаметры поставляются в комплекте с вторичным прибором, как

правило, серии КСД. Нижний предел измерения ротаметров типа РЭ не более 0,2 от верхнего, класс точности 2,5.

Ротаметры с процентной шкалой и унифицированным пневматическим выходным сигналом (0,02 ÷ 0,1 МПа) выпускают трех типов: РП с корпусом из нержавеющей стали, РПФ с корпусом армированным фторопластом, и РПО с паровым обогревом корпуса.

Связь поплавка с пневматической системой в ротаметрах типа РП осуществляется за счет сдвоенного магнита, установленного на подвижном шарнире поплавка, который через стенку корпуса управляет положением следящего магнита и связанной с ним заслонки. Эти приборы предназначены для применения во взрывоопасных производствах.

Ротаметры, особенно со стеклянной трубкой, требуют точной установки по вертикали. Отклонение оси ротаметра от вертикали на 1 ÷ 3 приводит к существенным дополнительным погрешностям измерения расхода.

К достоинствам ротаметров следует отнести сравнительно небольшие потери напора ($\Delta h \leq 1$ м), которые мало зависят от расхода: например, при изменении расхода в 5 раз потери напора увеличиваются в 1,5 ÷ 2 раза.

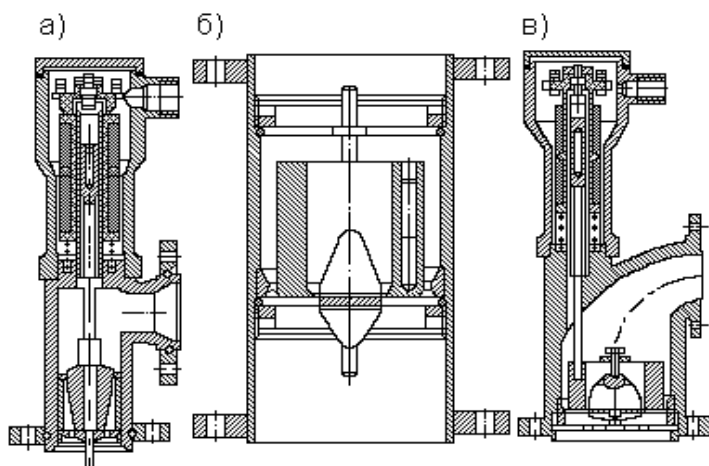


Рис. 11.15. Металлические ротаметры РЭ: а) для малых расходов; б, в) для больших и средних расходов

КОНТРОЛЬНЫЕ ВОПРОСЫ

1. К какому типу расходомеров относятся крыльчатые счетчики?
2. Что измеряет крыльчатый счетчик?
3. Как определяется расход жидкости при помощи счетчика?
4. Как подводится жидкость к крыльчатке в одноструйных счетчиках?
5. Как подводится жидкость к рабочей камере многоструйных счетчиков?
6. Что такое порог чувствительности?
7. Какой расход называется минимальным?
8. Что такое переходный расход?
9. Что такое номинальный расход?
10. Что такое эксплуатационный расход?
11. Что такое максимальный расход?
12. Как производят коррекцию показаний крыльчатого счетчика при его поверке?

13. Как производят коррекцию показаний турбинного счетчика при его поверке?
14. Каково основное назначение струевыпрямителя? Как он устроен?
15. Для чего предназначен регулятор в скоростных счетчиках?
16. Как передается вращение турбинки отсчетному устройству?
17. Что собой представляет магнитная муфта?
18. На чем основан принцип измерения расхода расходомером переменного перепада давления?
19. Какие стандартные сужающие устройства используются в расходомерах переменного перепада давления?
20. Что учитывает коэффициент расхода m ?
21. Как определяется коэффициент расхода расходомера A ?
22. Что такое модуль сужающего устройства?
23. Как осуществляется отбор перепада давления?
24. Для чего предназначены кольцевые камеры при отборе перепада давления?
25. Какое из сужающих устройств создает наибольшие потери напора?
26. Какое из сужающих устройств создает наименьшие перепады давления?
27. Что представляет собой расходомерное сопло?
28. Что представляет собой сопло Вентури?
29. Из каких элементов состоит труба Вентури?
30. В чем отличие короткой трубы Вентури от длинной?
31. К какой группе расходомеров относятся ротаметры?
32. Из чего состоит ротаметрическая пара первого типа?
33. Из чего состоит ротаметрическая пара второго типа?
34. Из чего состоит ротаметрическая пара третьего типа?
35. Какие силы действуют на поплавков?
36. Как изменится перепад давления, если вес поплавка увеличить?
37. Как изменится перепад давления, если вес поплавка уменьшить?
38. Как изменится положение поплавка, если его вес уменьшить, а расход оставить постоянным?
39. Как изменится положение поплавка, если его вес увеличить, а расход оставить постоянным?
40. Чем объясняется горизонтальный участок на тарировочном графике?
41. Как изменится горизонтальный участок на тарировочном графике, если увеличить вес поплавка?
42. Как изменится угол между тарировочным графиком и горизонтальной линией при увеличении веса поплавка?
43. Как устроен ротаметр типа РМ?
44. В каких единицах градуирована шкала стеклянного ротаметра?

МОДУЛЬ 12

УСТАНОВИВШЕЕСЯ ДВИЖЕНИЕ ЖИДКОСТИ В ОТКРЫТЫХ РУСЛАХ

ВВЕДЕНИЕ

В предыдущих модулях рассматривалось в основном напорное движение жидкости в трубопроводе, при котором форма и размеры живого сечения потока полностью определялись формой и размерами сечения трубопровода. Наличие местных сопротивлений в напорных потоках приводит к локальным изменениям живого сечения.

При движении жидкости в открытом русле (в том числе в частично заполненном закрытом русле) любое местное изменение условий движения (расширение, преграда, перелом уклона дна русла и т.п.) неизбежно приведет к деформации живого сечения потока на некоторой (иногда довольно значительной) его длине. При этом все точки свободной поверхности будут по-прежнему находиться под влиянием внешнего давления газовой среды, так что деформация живого сечения потока будет обязательно связана с изменением координат его свободной поверхности.

В данном модуле рассматривается установившееся плавно изменяющееся движение жидкости в открытых руслах, при котором изменение основных параметров потока по его длине происходит достаточно плавно. В связи с этим при выводе уравнений движения можно пренебречь составляющими местных скоростей в плоскости живого сечения потока и принять распределение давлений в этой плоскости соответствующим гидростатическому закону. Предположим также, что работа сил сопротивления при неравномерном и равномерном движениях практически одинакова.

В дальнейшем изложении будем иметь в виду, что встречающиеся в инженерной практике открытые русла можно разделить на две категории: призматические и непризматические.

К **призматическим руслам** относятся русла, в которых основные геометрические параметры потока остаются постоянными по всей его длине.

Площадь живого сечения потока призматического русла зависит от глубины наполнения русла:

$$\omega = f(h). \quad (12.1)$$

В общем случае **непризматического русла** площадь живого сечения потока является функцией двух переменных:

$$\omega = f(h, s), \quad (12.2)$$

где h – глубина наполнения русла;

s – характерный поперечный размер для данной формы русла (например, для прямоугольного русла – его ширина).

1. ДИФФЕРЕНЦИАЛЬНОЕ УРАВНЕНИЕ УСТАНОВИВШЕГОСЯ ПЛАВНО ИЗМЕНЯЮЩЕГОСЯ ДВИЖЕНИЯ ЖИДКОСТИ

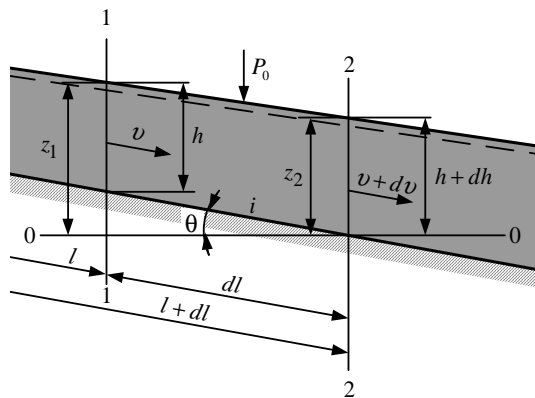


Рис. 12.1. Схема установившегося плавно изменяющегося движения жидкости в открытом непризматическом русле

Рассмотрим общий случай установившегося плавно изменяющегося движения жидкости в открытом непризматическом русле (рис. 12.1).

Введем следующие обозначения:

$i = \sin\theta$ – продольный уклон дна русла;

P_0 – внешнее давление, обычно равное $P_{атм}$;

Q – расход поток;

ω – площадь живого сечения потока;

h – наибольшая глубина потока в данном живом сечении, различная для разных сечений;

α – коэффициент кинетической энергии (Кориолиса);

$v = Q/\omega$ – средняя скорость в данном живом сечении;

J – гидравлический уклон, обычно принимаемый для открытых русел равным продольному уклону свободной поверхности потока;

$\alpha = il$ – расстояние по вертикали от дна до плоскости сравнения в данном живом сечении.

Руслом с положительным (прямым) уклоном дна принято называть такое русло, у которого абсолютные отметки дна уменьшаются по направлению движения жидкости (то есть вдоль оси l).

Выделим в потоке два сечения 1-1 и 2-2 на бесконечно малом расстоянии dl друг от друга (рис. 12.1).

Составим для выделенных сечений уравнение Бернулли относительно плоскости 0-0, проведенной через нижнюю точку живого сечения 2-2:

$$h + i \cdot a \cdot l + \frac{P_0}{\rho \cdot g} + \frac{a \cdot v^2}{2 \cdot g} = h + dh + \frac{P_0}{\rho \cdot g} + \frac{\alpha(v + dv)^2}{2 \cdot g} + dh_{mp}. \quad (12.3)$$

Раскрывая $(v + dv)^2$ как $v^2 + 2 \cdot v \cdot dv + (dv)^2$, пренебрегаем $(dv)^2$ в силу малости и, заменяя dh_{mp} через $\frac{v^2 \cdot dl}{C^2 \cdot R}$, получаем после сокращений:

$$i \cdot d \cdot l = d \cdot h + \frac{\alpha \cdot v \cdot dv}{g} + \frac{v^2}{C^2 \cdot R} \cdot dl,$$

где C – коэффициент Шези¹.

Или
$$i = \frac{dh}{dl} + \frac{\alpha \cdot v}{g} \cdot \frac{dv}{dl} + \frac{v^2}{C^2 \cdot R}. \quad (12.4)$$

Заменяв среднюю скорость ее выражением через расход и площадь живого сечения $v = Q/\omega$, запишем:

$$\begin{aligned} \frac{dv}{dl} &= \frac{d \cdot (Q \cdot \omega^{-1})}{dl} = -Q \cdot \omega^{-2} \cdot \frac{d\omega}{dl}; \\ i &= \frac{dh}{dl} - \frac{\alpha \cdot Q^2}{g \cdot \omega^3} \cdot \frac{d\omega}{dl} + \frac{Q^2}{\omega^2 \cdot C^2 \cdot R}. \end{aligned} \quad (12.5)$$

Запишем производную $d\omega/dl$ с учетом (12.2), как:

$$\frac{d\omega}{dl} = \frac{\partial \omega}{\partial h} \cdot \frac{dh}{dl} + \frac{\partial \omega}{\partial s} \cdot \frac{ds}{dl}.$$

Тогда вместо (12.5) получим

$$\begin{aligned} i &= \frac{dh}{dl} - \frac{\alpha \cdot Q^2}{g \cdot \omega^3} \cdot \frac{\partial \omega}{\partial h} \cdot \frac{dh}{dl} - \frac{\alpha \cdot Q^2}{g \cdot \omega^3} \cdot \frac{\partial \omega}{\partial s} \cdot \frac{ds}{dl} + \frac{Q^2}{\omega^2 \cdot C^2 \cdot R} \\ \text{или} \quad i - \frac{Q^2}{\omega^2 \cdot C^2 \cdot R} + \frac{\alpha \cdot Q^2}{g \cdot \omega^3} \cdot \frac{\partial \omega}{\partial s} \cdot \frac{ds}{dl} &= \frac{dh}{dl} \cdot \left(1 - \frac{\alpha \cdot Q^2}{g \cdot \omega^3} \cdot \frac{\partial \omega}{\partial h} \right). \end{aligned} \quad (12.6)$$

Обращаясь к рис. 12.2, видим, что частная производная $\partial \omega / \partial h$ равна ширине живого сечения по верху, которую в дальнейшем будем обозначать через B , то есть $\partial \omega = B \cdot \partial h$.

Окончательно получаем

$$\frac{dh}{dl} = \frac{i - \frac{Q^2}{\omega^2 \cdot C^2 \cdot R} + \frac{\alpha \cdot Q^2}{g \cdot \omega^3} \cdot \frac{\partial \omega}{\partial s} \cdot \frac{ds}{dl}}{1 - \frac{\alpha \cdot Q^2 \cdot B}{g \cdot \omega^3}}. \quad (12.7)$$

¹ $C = \sqrt{8g/\lambda}$, согласно формуле Дарси-Вейсбаха $h_{mp} = \lambda \frac{l v^2}{d 2g} = \frac{v^2 l 4}{C^2 d} = \frac{v^2 l}{C^2 R}$

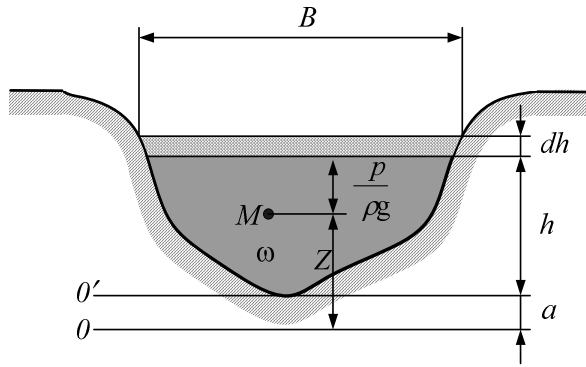


Рис. 12.2. Поперечное сечение потока

Уравнение (12.7) является общим дифференциальным уравнением установившегося плавно изменяющегося движения жидкости в открытом русле.

В частном случае призматического русла уравнение (12.7) несколько упрощается, так как в силу ранее сказанного производная ds/dl равна в этом случае нулю:

$$\frac{dh}{dl} = i - \frac{Q}{\omega^2 \cdot C^2 \cdot R} \left/ \left(1 - \frac{\alpha \cdot Q^2 \cdot B}{g \cdot \omega^3} \cdot C \right) \right. \quad (12.8)$$

После преобразований вычитаемого в знаменателе правой части уравнений (12.7) или (12.8) получим

$$\frac{\alpha \cdot Q^2 \cdot B}{g \cdot \omega^3} = \frac{\alpha \cdot v^2 / g}{\omega / B} = \frac{2 \cdot \alpha \cdot v^2 / 2 \cdot g}{h_{cp}},$$

где $h_{cp} = \omega / B$ – средняя глубина живого сечения.

Таким образом, рассматриваемая дробь представляет собой удвоенное отношение удельной кинетической энергии к удельной потенциальной энергии при средней глубине потока в данном живом сечении. Учитывая это, в дальнейшем будем называть безразмерный комплекс $\alpha \cdot Q^2 \cdot B / (g \cdot \omega^3)$ параметром кинетичности потока, обозначая его символом Π_k :

$$\Pi_k = \frac{\alpha \cdot Q^2 \cdot B}{g \cdot \omega^3} \quad (12.9)$$

Для прямоугольного русла $h_{cp} = h$ и при $\alpha = 1$ параметр кинетичности представляет собой число Фрунда $Fr = v^2 / g \cdot h$, где за характерный линейный размер живого сечения l принята глубина h .

2. ОСНОВНЫЕ ВИДЫ УСТАНОВИВШЕГОСЯ ДВИЖЕНИЯ ЖИДКОСТИ В ПРИЗМАТИЧЕСКОМ ОТКРЫТОМ РУСЛЕ

Уравнение (12.8) отражает характер изменения глубин потока по его длине в открытом призматическом русле. Предполагается, что само изменение глубин происходит достаточно плавно. Однако при $\Pi_k \rightarrow 1$ знаменатель стремится к нулю и производная $dh/dl \rightarrow \infty$. При этом имеют место

особые случаи неплавно изменяющегося движения жидкости, которые не описываются уравнением.

Уравнение (12.8) при $\Pi_k \neq 1$ может иметь три случая:

$dh/dl > 0$ – движение с нарастанием глубин по длине потока, или, как принято говорить, с образованием кривой подпора;

$dh/dl < 0$ – движение с уменьшением глубин по длине потока, или с образованием кривой спада;

$dh/dl = 0$ – движение с постоянной глубиной по длине потока.

Очевидно, что в первых двух случаях имеет место неравномерное плавно изменяющееся движение жидкости, тогда как третий случай соответствует равномерному движению жидкости.

Уравнение равномерного движения жидкости в открытом русле получается как частный случай уравнения (12.8), а именно:

$$i - \frac{Q^2}{\omega^2 \cdot C^2 \cdot R} = 0$$

или
$$Q = \omega C \cdot \sqrt{R \cdot i}. \quad (12.10)$$

В дальнейшем глубину потока, соответствующую равномерному движению, будем называть **нормальной глубиной** и обозначать ее символом h_0 . Тогда уравнение (12.10) перепишем в виде:

$$Q = \omega_0 \cdot C_0 \cdot \sqrt{R_0} \cdot \sqrt{i}, \quad (12.11)$$

где C_0, R_0, ω_0 соответствуют нормальной глубине h_0 .

Введем понятие расходной характеристики потока $K = \omega \cdot C \cdot \sqrt{R}$. Тогда, вместо уравнения (12.11) имеем:

$$Q = K_0 \cdot \sqrt{i}, \quad (12.12)$$

или
$$K_0 = \omega_0 \cdot C_0 \cdot \sqrt{R_0}.$$

3. УДЕЛЬНАЯ ЭНЕРГИЯ ПОТОКА И УДЕЛЬНАЯ ЭНЕРГИЯ СЕЧЕНИЯ

Остановимся на анализе движения открытого потока с энергетической точки зрения.

Механическая энергия массы жидкости, протекающей в единицу времени через выбранное живое сечение потока, отнесенная к единице веса и определяемая относительно произвольной горизонтальной плоскости, называется удельной энергией потока и обозначается E .

При анализе изменения E вдоль потока последняя должна вычисляться для всех живых сечений относительно единой горизонтальной плоскости.

При плавно изменяющемся движении с учетом ранее сказанного для любой точки живого сечения потока можно записать (см. рис. 12.2):

$$E = z + \frac{p}{\rho \cdot g} + \frac{\alpha \cdot v^2}{2 \cdot g} = a + h + \frac{\alpha \cdot v^2}{2 \cdot g}, \quad (12.13)$$

где под p подразумевается избыточное давление.

Вниз по течению удельная энергия потока E для установившегося движения должна всегда уменьшаться ($dE / dl < 0$), так как само движение и происходит за счет расходования этой энергии.

Проведем теперь плоскость сравнения 0-0 не произвольно, а через низшую точку данного сечения ($0'-0'$ на рис. 12.2).

Удельную энергию в данном живом сечении, определенную относительно горизонтальной плоскости, проходящей через низшую точку этого сечения, будем называть удельной энергией сечения и обозначать символом \mathcal{E} . Таким образом, имеем:

$$\mathcal{E} = h + \frac{\alpha \cdot v^2}{2 \cdot g} = h + \frac{\alpha \cdot Q^2}{2 \cdot g \cdot \omega^2}. \quad (12.14)$$

Понятие об удельной энергии сечения удобно при анализе установившегося движения жидкости в открытом русле. Заметим также, что величина \mathcal{E} вычисляется в каждом живом сечении потока относительно своей горизонтальной плоскости сравнения.

Из (12.13) и (12.14) следует, что:

$$\mathcal{E} = E - a = E + i \cdot l.$$

Тогда, принимая во внимание, что $\frac{dE}{dl} = -J = -\frac{Q^2}{\omega^2 \cdot C^2 \cdot R}$, получаем:

$$\frac{d\mathcal{E}}{dl} = \frac{dE}{dl} + i = -\frac{Q^2}{\omega^2 \cdot C^2 \cdot R} + i, \quad (12.15)$$

или при $i > 0$:

$$\frac{d\mathcal{E}}{dl} = i - \frac{Q^2}{\omega^2 \cdot C^2 \cdot R} = i \cdot \left(1 - \frac{\omega_0^2 \cdot C_0^2 \cdot R_0}{\omega^2 \cdot C^2 \cdot R} \right) = i \cdot \left(1 - \frac{K_0^2}{K^2} \right). \quad (12.16)$$

Из уравнения (12.16) видно, что при равномерном движении $d\mathcal{E} / dl = 0$, так как $K > K_0$, а при неравномерном движении $d\mathcal{E} / dl > 0$ или $d\mathcal{E} / dl < 0$ в зависимости от величины отношения K_0 / K .

Смысл последнего положения заключается в том, что при равномерном движении работа силы тяжести полностью расходуется на преодоление сил сопротивления и изменения удельной энергии сечения не наблюдается. Если же $K > K_0$, то средняя скорость потока будет меньше, чем

при равномерном движении, гидравлические сопротивления уменьшаться и часть работы силы тяжести даст постепенное накопление удельной энергии сечения вниз по течению. При $K < K_0$ картина будет обратная, то есть на преодоление сопротивлений будет затрачиваться больше энергии, чем может дать работа силы тяжести, и дополнительно требующаяся энергия будет заимствоваться из удельной энергии нижележащих сечений, то есть $d\mathcal{E} / dl < 0$.

В заключение отметим, что при $i = 0$ или $i < 0$ из равенства (12.12) следует только отрицательное значение производной $d\mathcal{E} / dl$.

4. СПОКОЙНЫЕ И БУРНЫЕ ПОТОКИ. КРИТИЧЕСКАЯ ГЛУБИНА

Рассмотрим зависимость удельной энергии сечения \mathcal{E} от глубины наполнения h при заданной форме поперечного сечения русла и при $Q = \text{const}$.

В соответствии с ранее изложенным удельную энергию сечения \mathcal{E} можно рассматривать состоящей из двух частей: $\mathcal{E}_{\text{пот}} = h$ и $\mathcal{E}_{\text{кин}} = \alpha \cdot v^2 / 2 \cdot g = \alpha \cdot Q^2 / 2 \cdot g \cdot \omega^2$. Нетрудно заметить, что тенденция их изменения с изменением h диаметрально противоположна, а именно:

$$\text{при } h \rightarrow 0 \quad \mathcal{E}_{\text{пот}} \rightarrow 0; \mathcal{E}_{\text{кин}} \rightarrow \infty;$$

$$\text{при } h \rightarrow \infty \quad \mathcal{E}_{\text{пот}} \rightarrow \infty; \mathcal{E}_{\text{кин}} \rightarrow 0.$$

Следовательно, функция $\mathcal{E} = f(h)$ на графике удельной энергии сечения (рис. 12.3) должна иметь вид кривой с двумя ветвями, уходящими в бесконечность при $h \rightarrow 0$ и при $h \rightarrow \infty$. При этом $\mathcal{E}_{\text{пот}}$ отобразится прямой – биссектрисой координатного угла, а $\mathcal{E}_{\text{кин}}$ – некоторой кривой второго порядка.

Линия, характеризующая изменение удельной энергии сечения в зависимости от h , асимптотически приближается к биссектрисе координатного угла и к оси абсцисс и имеет экстремальную точку при некотором значении глубины наполнения.

Глубина потока, при которой удельная энергия сечения для заданного расхода в данном русле достигает минимального значения, называется **критической глубиной** и обозначается $h_{\text{кр}}$.

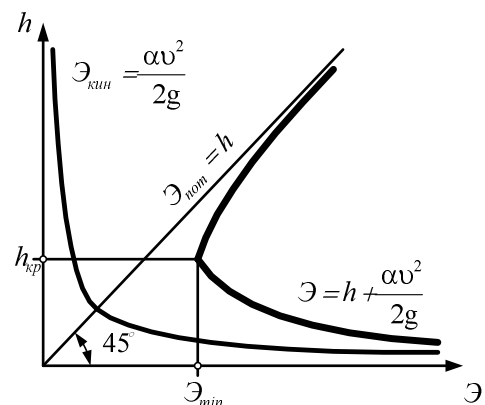


Рис. 12.3. График удельной энергии сечения

Экстремальная точка на графике, соответствующая $h = h_{кр}$, делит кривую удельной энергии на две части: верхнюю, где $h > h_{кр}$, и нижнюю, где $h < h_{кр}$. Соответственно принято различать три состояния потока:

- 1) спокойное состояние, при котором $h > h_{кр}$, а удельная энергия сечения увеличивается с увеличением h ;
- 2) бурное состояние, когда $h < h_{кр}$, а удельная энергия с увеличением h уменьшается;
- 3) критическое состояние при $h = h_{кр}$ и $\mathcal{E} = \mathcal{E}_{\min}$.

Выявление состояния потока, таким образом, производится путем сопоставления фактического значения h с $h_{кр}$.

Значение критической глубины необходимо не только для определения состояния потока, но и для выполнения ряда гидравлических расчетов, и для анализа в безразмерных координатах результатов исследований.

Для вывода уравнения критического состояния используем, что при $h = h_{кр}$ $\mathcal{E} = \mathcal{E}_{\min}$, то есть $(d\mathcal{E}/dh)_{кр} = 0$.

Имеем

$$\frac{d\mathcal{E}}{dh} = \frac{d}{dh} \left(h + \frac{\alpha \cdot Q^2}{2 \cdot g} \omega^{-2} \right) = 1 - \frac{\alpha \cdot Q^2}{g \cdot \omega^3} \frac{d\omega}{dh} = 1 - \frac{\alpha \cdot Q^2 \cdot B}{g \cdot \omega^3},$$

так как ранее было сказано, что $\partial\omega/\partial h = B$; тогда для призматического русла $d\omega/dh = B$.

Отсюда

$$\left(\frac{d\mathcal{E}}{dh} \right)_{кр} = 1 - \frac{\alpha \cdot Q^2 \cdot B_{кр}}{g \cdot \omega_{кр}^3} = 0$$

или

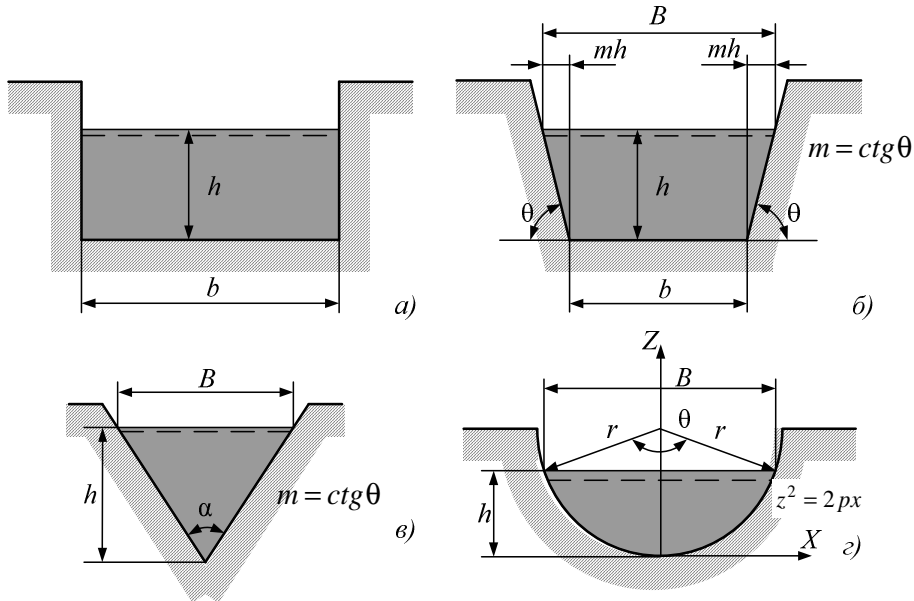
$$\frac{\alpha \cdot Q^2}{g} = \frac{\omega_{кр}^3}{B_{кр}^2} \quad (12.17)$$

Уравнение (12.17) называется **уравнением критического состояния**. Для русла произвольной формы в общем виде оно решается подбором или графоаналитически, для русла правильного поперечного сечения возможны простые решения.

Для прямоугольного русла из (рис. 12.4, а) (12.17) имеем:

$$h_{кр} = \sqrt[3]{\alpha \cdot q^2 / g} \quad (12.18)$$

где $q = Q/b$ – удельный расход, то есть расход на единицу ширины прямоугольного русла.



12.4. Поперечное сечение русла:
a – прямоугольное; *б* – трапецидальное; *в* – треугольное;
г – параболическое

Для **трапецидального русла** критическая глубина рассчитывается аналитическим способом, предложенным И. И. Агроскиным. На рис. 12.4, *б* даны следующие обозначения: b – ширина сечения по дну; h – глубина наполнения; $m = \text{ctg}\theta$ – коэффициент откоса. Тогда:

$$\omega = b \cdot h + m \cdot h^2 = (b + m \cdot h) \cdot h; \quad B = b + 2 \cdot m \cdot h;$$

$$\chi = b + 2 \cdot h \cdot \sqrt{1 + m^2};$$

$$R = \frac{\omega}{\chi} = \frac{(b + m \cdot h) \cdot h}{b + 2 \cdot h \cdot \sqrt{1 + m^2}}; \quad \beta = b/h.$$

Перепишем уравнение (12.7) в виде

$$\frac{\alpha \cdot Q^2}{g} = \frac{(b \cdot h_{кр.m} + m \cdot h_{кр.m}^2)^3}{b + 2 \cdot m \cdot h_{кр.m}} = \frac{b^2 \cdot h_{кр.m}^3 \cdot (1 + m \cdot h_{кр.m}/b)^3}{1 + 2 \cdot m \cdot h_{кр.m}/b}. \quad (12.19)$$

Обозначим безразмерное отношение $m \cdot h_{кр.m}/b$ через z_T . Из (12.19) получим:

$$h_{кр}^3 = h_{кр.m}^3 \cdot \frac{(1 + z_T)^3}{1 + 2 \cdot z_T}$$

или

$$h_{кр.m} = h_{кр} \cdot \frac{\sqrt[3]{1 + 2 \cdot z_T}}{1 + z_T}, \quad (12.20)$$

где $h_{кр} = \sqrt[3]{\alpha \cdot q^2 / g}$ – критическая глубина в прямоугольном русле с тем же расходом Q и той же шириной по дну, что и у рассматриваемой трапеции.

По аналогии с z_T введем обозначение $z_{II} = m \cdot h_{кр} / b$ для прямоугольного русла (m – коэффициент откоса трапеции). Так же (12.19) получим:

$$z_{II} = \frac{z_T \cdot (1 + z_T)}{\sqrt[3]{1 + 2 \cdot z_T}}. \quad (12.21)$$

Очевидно, что $h_{кр.m} / h_{кр} = z_T / z_{II}$.

Задаваясь различными значениями z_T , можно получить из (12.21) соответствующие z_{II} и затем значения отношения $h_{кр.T} / h_{кр}$. Эти значения сведены в табл. 12.1.

$z_{II} = \frac{mh_{к.н}}{b}$	$\frac{h_{к.Т}}{h_{к.н}}$	$z_{II} = \frac{mh_{к.н}}{b}$	$\frac{h_{к.Т}}{h_{к.н}}$	$z_{II} = \frac{mh_{к.н}}{b}$	$\frac{h_{к.Т}}{h_{к.н}}$	$z_{II} = \frac{mh_{к.н}}{b}$	$\frac{h_{к.Т}}{h_{к.н}}$
0,005	0,998	0,22	0,931	0,44	0,874	0,80	0,802
0,01	0,997	0,23	0,928	0,45	0,872	0,82	0,799
0,02	0,993	0,24	0,925	0,46	0,869	0,84	0,796
0,03	0,990	0,25	0,922	0,47	0,867	0,86	0,793
0,04	0,987	0,26	0,919	0,48	0,865	0,88	0,789
0,05	0,983	0,27	0,917	0,49	0,862	0,90	0,786
0,06	0,980	0,28	0,914	0,50	0,860	0,92	0,783
0,07	0,976	0,29	0,911	0,52	0,856	0,94	0,780
0,08	0,973	0,30	0,909	0,54	0,852	0,96	0,777
0,10	0,967	0,31	0,906	0,56	0,848	0,98	0,774
0,11	0,964	0,32	0,903	0,58	0,844	1,00	0,771
0,12	0,961	0,33	0,900	0,60	0,839	1,05	0,764
0,13	0,958	0,34	0,898	0,62	0,835	U0	0,757
0,14	0,955	0,36	0,893	0,64	0,831	1,15	0,750
0,15	0,952	0,37	0,890	0,66	0,927	1,20	0,744
0,16	0,949	0,38	0,888	0,68	0,823	1,25	0,737
0,17	0,946	0,39	0,886	0,72	0,816	1,30	0,731
0,18	0,943	0,40	0,884	0,74	0,812	1,35	0,725
0,19	0,940	0,41	0,881	0,76	0,809	1,40	0,719
0,20	0,937	0,42	0,878	0,78	0,806	1,50	0,707
0,21	0,934	0,43	0,876				

По найденным $h_{кр.}$ и $z_{II} = mh_{кр} / b$ определяем $h_{кр.T} / h_{кр.}$ и затем находим $h_{кр.}$.

Для треугольного русла (рис. 12.4, в) из (12.17) имеем:

$$h_{кр.тр} = \sqrt[5]{\frac{2\alpha}{g} \left(\frac{Q}{m}\right)^2} \quad (12.22)$$

Для **параболического русла** (рис. 12.4, *з*), описываемого уравнением $z^2 = 2px$ (p – параметр параболы, имеющий линейную размерность), имеем:

$$B = 2\sqrt{2p}; \quad \omega = \frac{2}{3}Bh;$$

$$\chi = p \left[\sqrt{2\tau(1+2\tau)} + \ln \sqrt{2\tau} + \sqrt{1+2\tau} \right] = pf(\tau),$$

где $\tau = h/p$; $m = 1/\sqrt{2\tau} = \text{ctg}\theta$ – на урезе воды. Тогда:

$$h_{кр.нар} = \sqrt[4]{27\alpha Q^2 / 64gp}.$$

В заключение заметим, что совместное рассмотрение уравнений (12.9) и (12.17) приводит к выводу о равенстве параметра кинетичности единице при критическом состоянии потока, то есть $\Pi_{к.кр} = 1$. Таким образом, оценка состояния потока может быть сделана по значению параметра кинетичности, а именно:

$\Pi_{к} < 1$ – спокойное состояние потока;

$\Pi_{к} > 1$ – бурное состояние потока.

5. КРИТИЧЕСКИЙ УКЛОН

Как видно из изложенного выше, критическая глубина зависит только от геометрической формы поперечного сечения русла и расхода, но не зависит от продольного уклона дна i . Кроме того, в призматическом русле критическая глубина постоянна по всей его длине.

При равномерном движении жидкости нормальная глубина, как это следует из (12.11), зависит именно от уклона. Тогда, очевидно, для любого призматического русла (при заданном расходе Q) можно подобрать такое значение i , при котором нормальная глубина h_0 станет равной $h_{кр}$.

Критическим уклоном называется уклон, при котором нормальная глубина равна критической.

Для определения $i_{кр}$ нужно решить совместно уравнения (12.11) (12.17), принимая $h_0 = h_{кр}$:

$$\frac{\alpha\omega_{кр}^2 C_{кр}^2 R_{кр} i_{кр}}{g} = \frac{\omega_{кр}^3}{B_{кр}},$$

откуда

$$i_{кр} = \frac{\omega_{кр} g}{\alpha C_{кр}^2 R_{кр} B_{кр}} \quad \text{или} \quad i_{кр} = \frac{g \chi_{кр}}{\alpha C_{кр}^2 B_{кр}}$$

так как $\omega_{кр} = R_{кр} \chi_{кр}$.

Из уравнения (12.11) следует, что нормальная глубина уменьшается с увеличением i . Поэтому если фактический уклон дна русла $i < i_{кр}$, то $h_0 > h_{кр}$ и поток при равномерном движении будет находиться в спокойном состоянии. Наоборот, при $i > i_{кр}$ поток при равномерном движении будет находиться в бурном состоянии, то есть $h_0 < h_{кр}$.

КОНТРОЛЬНЫЕ ВОПРОСЫ

1. Какие русла можно отнести к призматическим?
2. Какие русла можно отнести к непризматическим?
3. Запишите дифференциальное уравнение установившегося плавно изменяющегося движения жидкости.
4. Запишите выражение для параметра кинетичности.
5. Какую форму приобретает параметр кинетичности в случае прямоугольного русла?
6. В каком случае происходит движение с образованием кривой подпора?
7. В каком случае происходит движение с образованием кривой спада?
8. В каком случае происходит движение с постоянной глубиной по длине потока?
9. Какую глубину будем называть нормальной глубиной?
10. Запишите выражение для определения удельной энергии сечения.
11. Как будет изменяться удельная энергия сечения для случая $K > K_0$?
12. Как будет изменяться удельная энергия сечения для случая $K < K_0$?
13. Какая глубина потока называется критической?
14. Какой поток называется спокойный?
15. Какой поток называется бурным?
16. Запишите уравнение критического состояния потока.
17. Запишите выражение для критической глубины потока в случае трапециидального русла.
18. Запишите выражение для критической глубины потока в случае треугольного русла.
19. Запишите выражение для критической глубины потока в случае параболического русла.
20. Какой уклон называется критическим?

МОДУЛЬ 13

РАВНОМЕРНОЕ ДВИЖЕНИЕ ЖИДКОСТИ В ОТКРЫТЫХ РУСЛАХ (КАНАЛАХ)

ВВЕДЕНИЕ

Рассмотрим безнапорное установившееся равномерное движение в открытых руслах (включая в это понятие и движение в закрытом русле, частично заполненном жидкостью).

Все открытые русла делятся на естественные и искусственные.

К естественным руслам относятся реки, ручьи, временные водотоки по тальвегам, балкам и пр. Естественные русла характеризуются тем, что очертания ложа русла в живом сечении не имеют какой-либо правильной геометрической формы.

К искусственным руслам относятся каналы, канавы, а также безнапорные трубы-тоннели, канализационные и дренажные трубы. Характерной особенностью искусственных русел является то, что они, в большинстве случаев, имеют правильную форму поперечного сечения и малую изменяемость площади живого сечения русла.

Изучение всех вопросов, связанных с движением воды в открытых руслах (особенно в каналах) имеет весьма большое практическое значение для гидромелиорации при расчете оросительных, обводнительных и осушительных систем.

Безнапорное движение во всех открытых руслах характеризуется тем, что открытые русла имеют свободную поверхность с одинаковым (атмосферным) давлением.

Равномерным движением в открытом русле будет такое установившееся движение, когда форма и площадь его живого сечения, и, следовательно, средняя скорость, остаются постоянными по всей длине русла.

При равномерном движении в открытом русле давление на свободной поверхности по длине не изменяется. Так же постоянно по длине значение скоростного напора $\alpha v^2 / 2g$. Следовательно, пьезометрический уклон свободной поверхности J_n при равномерном движении равен гидравлическому уклону J , который в свою очередь равен уклону дна i , то есть $J = J_n = i$.

Равномерное движение характеризуется такими признаками:

- 1) расход постоянен;
- 2) русло призматическое;
- 3) глубина h , и, следовательно, форма и площадь живого сечения ω и χ , R постоянны;

- 4) шероховатость смоченной поверхности по длине не изменяется;
- 5) отсутствуют местные сопротивления;
- 6) неизменность положительного (прямого) уклона дна $i > 0$ по длине.

Условно можно считать, что в призматических каналах указанные условия выполняются. Условность связана с неизбежностью тех или иных местных нарушений равномерности движения (например, вблизи мостов, перегораживающих и других сооружений). Для дальнейшего рассмотрения принимаем, что движение равномерное. Расход при равномерном движении определяют по формуле Шези (12.11)

$$Q = \omega_0 \cdot C_0 \cdot \sqrt{R_0} \cdot \sqrt{i},$$

или по (12.12)

$$Q = K_0 \cdot \sqrt{i},$$

где K_0 – расходная характеристика при равномерном движении.

1. ГИДРАВЛИЧЕСКИ НАИВЫГОДНЕЙШИЙ ПРОФИЛЬ

Форма поперечного сечения каналов, проложенных в грунтах, может быть различной: трапецеидальной, параболической и полигональной. Сборные железобетонные лотки применяются в основном параболической или сегментной формы. Могут быть и другие формы поперечного сечения каналов.

Площадь всех форм живых сечений, кроме полукруга, для которого $\omega = 0,5\pi r^2$, зависит от двух или более величин: для трапеции и $\omega = f(b, h, m)$; для параболы $\omega = f(p, h,)$; для сегмента с центральным углом ϕ площадь $\omega = f(\phi, r)$ и т. д. Поэтому заданную площадь живого сечения данной формы можно получить, используя сколь угодно много различных сочетаний этих величин. При этом каждый из вариантов будет иметь свои значения гидравлического радиуса R и длины смоченного периметра χ .

Если найти такой вариант, при котором для неизменяемой $\omega = \text{const}$ смоченный периметр χ будет наименьшим χ_{\min} , то гидравлический радиус $R = \omega/\chi = \text{const}/\chi_{\min}$ будет максимально возможным в данных условиях. Следовательно, такой профиль живого сечения с $\omega = \text{const}$ и $R = \text{max}$ пропустит наибольший расход. **Гидравлически наивыгоднейшим сечением** (профилем) канала называется такое, в котором при заданной площади живого сечения пропускная способность канала будет наибольшей, при этом имеется в виду, что коэффициент шероховатости n и уклон дна i заданы и неизменны.

Но чаще гидравлически наивыгоднейший профиль канала определяют как профиль, в котором при данных n и i заданный расход проходит при минимальной площади живого сечения ω .

В земляных каналах минимизация ω приводит к уменьшениям выемки грунта, то есть к экономии затрат. При наименьшей длине смоченного периметра возможно уменьшение объемов работ и материалов на укрепление откосов и дна. Кроме того, при χ_{\min} снижаются и возможные потери на фильтрацию через борта и дно канала.

Обязательно надо учитывать, что проектировать гидравлически наиболее выгодный профиль можно только при условии, если величины, от которых зависит площадь живого сечения ω , заранее не заданы. Если задана глубина h или другой геометрический размер, то выбор вариантов невозможен и остальные параметры определяются однозначно из формулы Шези.

Для трапецеидального гидравлически наиболее выгодного профиля значения относительной ширины по дну, подсчитанные по формулам:

$$\beta_{z.h.} = 2(\sqrt{1+m^2} - m) \quad (13.1)$$

$$h/R_{z.h.} = 2$$

приведены в табл. 13.1.

Таблица 13.1

m	0	0,25	0,5	0,75	1	1,5	2	2,5	3	4
$\beta_{z.h.}$	2	1,56	1,236	1	0,828	0,606	0,472	0,385	0,325	0,246

Таким образом, каналы гидравлически наиболее выгодного профиля представлены относительно узкими и глубокими. Для прямоугольного гидравлически наиболее выгодного профиля, т. е. $m = 0$, $(h/b)_{z.h.} = 0,5$, а для трапецеидального профиля относительная глубина по табл. 13.1 изменяется в пределах $(h/b)_{z.h.} = 0,64 \div 4,06$ при увеличении m от 0,25 до 4,0. Для параболического русла гидравлически наиболее выгодного профиля относительная глубина $\tau_{z.h.} = (h/p)_{z.h.} = 1,8856$.

В связи с этим крупные каналы не проектируют с гидравлически наиболее выгодным профилем. Малые каналы, особенно мелиоративные, целесообразно проектировать с гидравлически наиболее выгодным профилем (сечением) или с профилем, близким к гидравлически наиболее выгодному.

2. ДОПУСКАЕМЫЕ СКОРОСТИ ДВИЖЕНИЯ ВОДЫ В КАНАЛАХ

Для обеспечения высокой надежности каналов необходимо принимать такое расчетное значение средней скорости v , при котором в канале не будет происходить ни размыв, ни заиление. При недопустимо высоких значениях скорости ($v > v_{дон}$) борта и дно могут подвергаться разрушению

(это касается и каналов с жесткими одеждами) и размыву. При недопустимо малых скоростях ($v < v_{нез}$) в канале могут выпадать взвешенные в воде наносы и канал будет постепенно заиляться. Заиление может происходить не только в земляных, но и в бетонных каналах.

Под **допустимой неразмывающей средней скоростью** $v_{дон}$ понимается наибольшее значение средней скорости движения воды, при которой поток не может вызвать недопустимого для нормальной эксплуатации размыва (разрушения) русла.

За **незаиляющую скорость** $v_{нез}$ принимается наименьшее значение средней скорости движения, при которой поток способен транспортировать без осаждения находящиеся в нем наносы.

Как размыв, так и заиление нарушают нормальную работу каналов.

Существует весьма большое количество формул как для $v_{дон}$ и для $v_{нез}$. Имеются и различные ведомственные нормативы, отражающие специфику работы сооружений разного назначения.

Значения допускаемой неразмывающей скорости (средней $v_{дон}$ и донной $u_{дон}$ на уровне выступов шероховатости) принимаются в соответствии с результатами исследований, которые выполнил акад. Ц. Е. Мирцхулава.

Допускаемые скорости определены при логарифмическом распределении осредненных скоростей по вертикали. Принято, что высота выступа шероховатости для однородных грунтов $\Delta = 0,7d$ (d – средний размер частиц несвязного или агрегатов (отдельностей) связанного грунта для неоднородного грунта $\Delta = 0,7d_{95}$).

Рассмотрим сначала несвязные грунты. Несвязный грунт считается однородным, если $d_{95}/d_5 \leq 5$, где d_5 и d_{95} – диаметр частиц, меньше которых в данном грунте содержится по массе соответственно 5 % и 95 %.

Для однородных несвязных грунтов при глубине h :

$$v_{дон} = 1g \frac{8,8 \cdot h}{d} \cdot \sqrt{\frac{2 \cdot m}{0,44 \cdot \rho \cdot n} \left[g (\rho_{зр} - \rho) \cdot d + 2 \cdot C_{ун}^H \cdot \kappa \right]}; \quad (13.2)$$

$$u_{дон} = 1,25 \sqrt{\frac{2 \cdot m}{0,44 \cdot \rho \cdot n} \left[g \cdot (\rho_{зр} - \rho) \cdot d + 2 \cdot C_{ун}^H \cdot \kappa \right]},$$

где $v_{дон}$ – средняя по сечению допускаемая неразмывающая скорость потока, м/с;

$u_{дон}$ – допускаемая неразмывающая донная скорость потока на высоте выступов шероховатости Δ , м/с;

$\rho_{зр}$, ρ – плотность материала частиц грунта и воды, кг/м³;

d – средний (средневзвешенный) диаметр частиц грунта, м;

$C_{ун}^H$ – усталостная прочность на разрыв несвязного грунта, Па. Этот параметр учитывает появление ощутимых сил сцепления при мелкозернистости грунта (при $d < 0,25$ м);

m – коэффициент условий работы, учитывающий (для каналов, прокладываемых в несвязных грунтах) влияние наносов в коллоидном состоянии на размывающую способность потока; при содержании в воде глинистых частиц менее $0,1 \text{ кг/м}^3$ коэффициент $m = 1$, при наличии в воде этих частиц $0,1 \text{ кг/м}^3$ и более $m > 1$;

n – коэффициент перегрузки, учитывающий изменение размывающей способности потока под влиянием пульсационного характера скоростей и другие случаи вероятного превышения нагрузок на частицы грунта над расчетными значениями;

κ – коэффициент, характеризующий вероятность отклонения сил сцепления от среднего значения, его можно принять равным $\kappa = 0,5$.

Усталостная прочность на разрыв несвязного грунта приближенно определяется по формуле:

$$C_{ун}^H = 1,72 \cdot 10^{-4} \cdot d^{-1},$$

где d измеряется в м, $C_{ун}^H$ – в Па.

Коэффициент перегрузки равен:

$$n = (u_{\text{макс}} / \bar{u})^2,$$

где u и \bar{u} – максимальная мгновенная и осредненная (по времени) донная на высоте выступов шероховатости. При $d < 0,001$ м можно n определять по приближенной формуле:

$$n = 1 + \frac{d}{0,00005 + 0,3 \cdot d}, \quad (13.3)$$

где $d - 0,001$ м.

При $d > 0,001$ м коэффициент перегрузки $n = 4$.

Значения $v_{дон}$ и $u_{дон}$, подсчитанные по (13.3) при $\rho_{зр} = 2650 \text{ кг/м}^3$, $m = 1$, приведены в табл. 13.2.

Если несвязные грунты неоднородны, то при определенных условиях учитывают возможное при их размыве явление естественной отмостки (самоотмостки) русла канала крупными фракциями грунта. При этом, если допустить незначительный размыв русла канала в начальный период его эксплуатации, более крупные фракции грунта покроют (отмосят) поверхность русла. Вследствие этого допускаемая неразмывающая скорость увеличива-

ется, так как она будет определяться не для среднего диаметра частиц, а для среднего диаметра частиц отмытки $d_{отм}$. Значение допускаемой глубины размыва здесь ограничивают 5 % глубины потока, то есть $h_{дон} \leq 0,05h$.

Таблица 13.2

Средний размер частиц грунта d , мм	Допускаемые неразмывающие донные скорости на высоте выступов шероховатости $u_{дон}$, м/с	Допускаемые неразмывающие средние скорости $v_{дон}$, м/с, при глубине потока h , м			
		0,5	1	3	5
0,05	0,13	0,52	0,55	0,60	0,62
0,15	0,10	0,36	0,38	0,42	0,44
0,25	0,11	0,37	0,39	0,41	0,45
0,37	0,12	0,38	0,41	0,46	0,48
0,50	0,13	0,41	0,44	0,50	0,52
1,00	0,17	0,51	0,56	0,62	0,65
2,00	0,24	0,64	0,70	0,79	0,83
3,00	0,29	0,73	0,80	0,91	0,96
5,00	0,37	0,87	0,96	1,10	1,17

Если необходимо рассчитать крепление русла каменной наброской, то средний размер (диаметр) устойчивого камня (грунта) определяется из (13.3).

Для связных грунтов (глины, суглинки, супеси) допускаемые неразмывающие скорости находят по формулам, предложенным Ц. Е. Мирцхулава:

$$v_{дон} = \left(\lg \frac{8,8 \cdot h}{d} \right) \cdot \sqrt{\frac{2 \cdot m}{2,6 \cdot \rho \cdot n} \cdot \left[g \cdot (\rho_{сп} - \rho) \cdot d + 1,25 \cdot C_y^H \cdot \kappa \right]};$$

$$u_{дон} = 1,25 \cdot \sqrt{\frac{2 \cdot m}{2,6 \cdot \rho \cdot n} \cdot \left[g \cdot (\rho_{сп} - \rho) \cdot d + 1,25 \cdot C_y^H \cdot \kappa \right]},$$
(13.4)

где C_y^H – нормативная усталостная прочность на разрыв связного грунта, Па;
 d – средний размер агрегатов (отрывающихся отдельностей) грунта, приведенный к диаметру равнообъемного пара, м;
 m – коэффициент условий работы;
 κ – коэффициент однородности связных грунтов, характеризующий вероятность отклонения показателей сцепления от их средних величин в неблагоприятную сторону по сравнению с нормативной. При отсутствии данных по испытанию грунтов $\kappa = 0,5$;
 n – коэффициент перегрузки, определяется по формуле (13.3); при отсутствии данных специальных исследований пульсации скоростей для потоков с вполне развившейся турбулентностью принимают $n = 4$.

Нормативная усталостная прочность на разрыв находится в зависимости от нормативного удельного сцепления грунта C^H по формуле:

$$C_y^H = 0,35 \cdot C^H.$$

За нормативное удельное сцепление грунта C^H принимается среднее значение сцепления поверхностного слоя грунта в состоянии капиллярного водонасыщения при полной влагоемкости, полученное по данным испытаний путем вдавливания сферического штампа, проведенных непосредственно на трассе проектируемого канала на отобранных на трассе образцах грунтов.

Значения нормативного удельного сцепления можно принимать по СНиП.

Произведение нормативного удельного сцепления C^H на коэффициент однородности грунта k принимают в качестве расчетного удельного сцепления:

$$C_{расч} = C^H \cdot k,$$

в зависимости, от которого устанавливают допускаемую неразмывающую скорость потока по табл. 13.3, составленной по (13.5) при $\rho_{gp} = 2650 \text{ кг/м}^3$, $m = 1$, $d = 4 \text{ мм}$, $\Delta = 2,8 \text{ мм}$.

Найденные по (13.4) значения приведены в табл. 13.3.

Значения коэффициента условий работы m , учитывающего влияние ряда факторов на $v_{дон}$ и $u_{дон}$, приведены в табл. 13.4.

Таблица 13.4

Расчетное сцепление $C_{расч}$, 10^3 Па	Допускаемые неразмывающие донные скорости на высоте выступов эквивалентной шероховатости $u_{дон}$, м/с	Допускаемые неразмывающие средние скорости $v_{дон}$, м/с при глубине потока h , м			
		0,5	1	3	5
0,005	0,16	0,39	0,43	0,49	0,52
0,010	0,18	0,44	0,48	0,55	0,58
0,020	0,21	0,52	0,57	0,65	0,69
0,030	0,24	0,59	0,64	0,74	0,78
0,040	0,27	0,65	0,71	0,81	0,86
0,050	0,29	0,71	0,77	0,89	0,98
0,100	0,39	0,96	1,04	1,20	1,27
0,125	0,42	1,03	1,13	1,30	1,37
0,150	0,46	1,13	1,23	1,41	1,49
0,200	0,53	1,28	1,40	1,60	1,69
0,250	0,58	1,42	1,55	1,78	1,88
0,300	0,63	1,54	1,69	1,94	2,04
0,400	0,74	1,79	1,96	2,25	2,38
0,500	0,82	1,99	2,17	2,50	2,63
0,600	0,89	2,16	2,38	2,72	2,88

Если $m \neq 1$, то значения допускаемых неразмывающих скоростей, найденные по табл. 13.2 и 13.4, следует умножить на \sqrt{m} .

Допускаемые размывающие скорости для связных засоленных грунтов значительно ниже, чем для незасоленных при тех же значениях $C_{расч}$.

Таблица 13.5

Условия работы каналов	Значения коэффициентов m для		
	Магистральных каналов	межхозяйственных распределителей	хозяйственных распределителей
Наличие наносов: – в коллоидном состоянии (более 0,1 кг/м ³) – донных	1,30	1,40	1,60
	0,75	0,80	0,85
Дно и откосы покрыты растительностью	1,10	1,15	1,20
При длительных перерывах работы каналов: – для районов недостаточного увлажнения – для районов с влажным климатом	0,20	0,22	0,25
	0,60	0,70	0,80

Незаиляющие скорости. Средняя незаиляющая скорость $v_{нез}$ соответствует состоянию, когда мутность потока ρ_n (то есть содержание наносов в единице объема воды) равна его транспортирующей способности ρ_T . Транспортирующая способность потока – то максимальное количество наносов, содержащееся в единице объема воды, которое поток транспортирует без их осаждения.

Приведем формулы для ρ_T , предложенные Е.А. Замариным для водотоков, где мутность ρ_n не превышает 5 – 6 кг/м³. **Гидравлической крупностью наносов** ω называется скорость равномерного падения частицы наносов в неподвижной воде.

По Замарину:

– при $0,0004 < \omega < 0,002$ м/с:

$$\rho_T = 11 \cdot v \cdot \sqrt{v/\omega} \cdot \sqrt{R \cdot i}; \quad (13.5)$$

– при $0,002 < \omega < 0,008$ м/с:

$$\rho_T = 0,22 \cdot (v/\omega)^{3/2} \cdot \sqrt{R \cdot i}. \quad (13.6)$$

Из (13.5) или (13.6) при соответствующих значениях ω можно найти среднюю незаиляющую скорость $v_{нез}$.

Гидравлическая крупность зависит от размера и формы частиц наносов и от кинематической вязкости воды. При расчетах обычно принима-

ют ω как средневзвешенное значение гидравлических крупностей для каждой из фракций.

Итак, при проектировании канала надо обеспечить, чтобы средняя скорость находилась в пределах

$$v_{\text{дон}} > v > v_{\text{нез}},$$

но при этом средняя скорость не может быть больше, чем $v_{\text{г.н.}}$, соответствующая условиям гидравлически наивыгоднейшего профиля, то есть $v_{\text{г.н.}} = (C \cdot \sqrt{R})_{\text{г.н.}} \cdot \sqrt{i}$. Таким образом, если $v_{\text{дон}} > v_{\text{г.н.}}$, то средняя скорость должна быть ограничена в пределах $v_{\text{г.н.}} > v > v_{\text{нез}}$.

3. ОСНОВНЫЕ ТИПЫ ЗАДАЧ ПРИ РАСЧЕТЕ КАНАЛОВ

Основные типы задач.

Задача первого типа. Заданы все элементы живого сечения, а также m , n . Необходимо найти расход Q и среднюю скорость v .

Задан расход Q , линейные размеры, m и n . Необходимо найти уклон i .

Решение задач этого типа проводится прямой подстановкой вычисленных ω , R , C в (13.1).

Задача второго типа. Заданы Q , m , n , i , один из геометрических элементов живого сечения (b или h для трапецеидального сечения и r или h для параболического). Необходимо найти другой линейный элемент живого сечения, а затем среднюю скорость v .

Решение ведется с помощью подбора. Задаемся несколькими значениями неизвестного параметра, для каждого из значений находим по формуле Шези (12.11) расход Q . Найдя расход, равный заданному, тем самым определим неизвестный линейный элемент. Расчет можно вести с построением графика зависимости расхода от неизвестного геометрического элемента. Средняя скорость определяется просто. Задача по отысканию ширины трапеции по дну b при неудачном задании h может не иметь решения.

Задача третьего типа. Известны Q , i , m , n . Необходимо найти размеры элементов живого сечения и среднюю скорость v .

Неопределенность таких задач нейтрализуется введением в них дополнительных условий:

а) канал должен быть гидравлически наивыгоднейшего профиля, то есть иметь $\beta_{\text{г.н.}} = 2 \cdot (\sqrt{1+m^2} - m)$ для трапецеидального или $\tau_{\text{г.н.}} = 1,8856$ для параболического сечения;

б) канал должен иметь заданное отношение $\beta = b/h$ для трапецеидального или B/h для параболического сечения.

Эти дополнительные условия помогают свести решения этих задач или к использованию уравнения Шези, или к подбору.

Например, для трапецидального сечения подстановка $b = \beta \cdot h$ позволяет выразить:

$$\omega = (\beta + m) \cdot h^2; \quad \chi = b + 2 \cdot h \cdot \sqrt{1 + m^2} = h(\beta + 2 \cdot \sqrt{1 + m^2});$$

$$R = \frac{\beta + m}{\beta + 2 \cdot \sqrt{1 + m^2}} \cdot h; \quad Q = \frac{h^{2,5+y}}{n} \cdot (\beta + m) \cdot \left(\frac{\beta + m}{\beta + 2 \cdot \sqrt{1 + m^2}} \right)^{0,5+y} \cdot \sqrt{i}.$$

Далее определяется h , затем b и v .

Задача четвертого типа. Известны Q , v , i , m , n . Необходимо найти элементы живого сечения.

Определить $C \cdot \sqrt{R} = v / \sqrt{i}$ по известным v и i , затем по табл. 11 прил. 1 или подбором найти R найдем b и h из системы уравнений

$$\omega = \frac{Q}{v} \cdot (b + m \cdot h) \cdot h; \tag{13.7}$$

$$\chi = b + 2 \cdot h \cdot \sqrt{1 + m^2}.$$

Для параболического сечения p и h определяются подбором из системы:

$$\omega = \frac{Q}{v} = \frac{4}{3} \cdot h \cdot \sqrt{2 \cdot p} \cdot \sqrt{h}; \tag{13.8}$$

$$\chi = p \cdot \left[\sqrt{2 \cdot \tau \cdot (1 + 2 \cdot \tau)} + \ln \left(\sqrt{2 \cdot \tau} + \sqrt{1 + 2 \cdot \tau} \right) \right].$$

Могут встретиться и некоторые промежуточные виды задач. Следует отметить, что метод подбора позволяет получить решение задач равномерного движения в открытых руслах произвольной формы при достаточном количестве исходных известных величин.

4. ОСНОВЫ ГИДРАВЛИЧЕСКОГО РАСЧЕТА КАНАЛОВ В БЕЗРАЗМЕРНЫХ ВЕЛИЧИНАХ

Способ расчета призматических каналов по характеристикам живого сечения был предложен И. И. Агроскиным.

На основании изучения геометрии отдельного живого сечения, представленного рядом линейных размеров (глубины, средней ширины, гидравлического радиуса и т. п.), можно прийти к заключению, что взаимосвязи отдельных элементов должны проявляться в виде безразмерных величин.

Для установления взаимосвязей необходимо сравнивать расход через данное живое сечение с расходом через какое-либо определенное живое сечение, взятое в качестве эталона.

При гидравлическом расчете каналов любой формы за такой эталон принимается живое сечение той же формы, но гидравлически наиболее выгодное, то есть с наибольшей пропускной способностью в данных условиях.

Для квадратичной области сопротивления при равномерном движении запишем:

$$K_0 = Q / \sqrt{i} = \omega \cdot C \cdot \sqrt{R} = \omega \cdot \frac{1}{n} \cdot R^{0,5+y} \quad (13.9)$$

Введем безразмерную величину, равную отношению площади живого сечения к квадрату гидравлическому радиуса, и обозначим ее $\psi = \omega / R^2$.

Размерные величины ω и R в расходной характеристике представляют собой геометрию живого сечения.

Безразмерная величина ψ может зависеть только от некоторой другой безразмерной величины, которая сама должна полностью характеризовать геометрию живого сечения. Такая безразмерная величина называется характеристикой живого сечения.

Параболическое сечение определяется параметром параболы p , зная который, можно построить параболу по уравнению $y^2 = 2 \cdot p \cdot z$. Задавая еще глубину воды h , можно зафиксировать живое сечение. Таким образом, две размерные величины p и h или их безразмерное отношение $\tau = h / p$ характеризуют живое сечение.

Величина $\tau = h / p$ называется характеристикой живого сечения в параболическом русле.

Характеристикой живого сечения трапецеидального русла, также полностью определяющая живое сечение,

$$\sigma = m_0 \cdot h / b_{cp}, \quad (13.10)$$

где $m_0 = 2 \cdot \sqrt{1 + m^2} - m$ — характеристика откоса.

Из всех возможных безразмерных величин, составленных из геометрических элементов живого сечения, только τ (для параболического сечения) и σ (для трапецеидального сечения) полностью характеризуют живое сечение данной формы для каждой из характеристик.

Перепишем (13.9) с учетом того, что $\omega = \psi \cdot R^2$. Тогда:

$$\left. \begin{aligned} K_0 &= \psi \cdot C \cdot R^{2,5} \\ \text{или} \\ n \cdot K_0 &= \psi \cdot R^{2,5+y} \end{aligned} \right\} \quad (13.11)$$

В канале той же формы, с тем же коэффициентом шероховатости, при том же значении $K_0 = Q/\sqrt{i}$, но гидравлически наивыгоднейшего профиля будем иметь:

$$\left. \begin{aligned} K_0 &= \psi_{z,n} \left(C \cdot R^{2,5} \right)_{z,n} \\ \text{или} \\ n \cdot K_0 &= \psi_{z,n} \cdot R_{z,n}^{2,5+y} \end{aligned} \right\} \quad (13.12)$$

Так как гидравлический радиус $R_{z,n}$ максимальный, то при данных значения n и K_0 величина $\psi_{z,n}$ должна быть минимальной.

Далее можно найти значения $\psi_{z,n}$ для различных форм живого сечения. Из (13.12) можно получить:

$$R_{z,n} = \sqrt[2,5+y]{\frac{Q \cdot n}{\psi_{z,n} \cdot \sqrt{i}}}. \quad (13.13)$$

Обозначив $F \cdot (R_{z,n}) = (C \cdot R^{2,5})_{z,n}$, получим:

$$F \cdot (R_{z,n}) = \frac{Q}{\psi_{z,n} \cdot \sqrt{i}} = \frac{K_0}{\psi_{z,n}}. \quad (13.14)$$

Величина $R_{z,n}$ может быть найдена или непосредственно из (13.13), или после отыскания по известным K_0 и $\psi_{z,n}$ значения $F \cdot (R_{z,n})$. По найденному значению $K_0/\psi_{z,n}$ в табл. 11 приложения найдем величины $C \cdot R^{2,5}$ и затем $R_{z,n}$.

Отметим, что в (13.13) показатель степени $2,5 + y \approx 2,65 \div 2,8$. Значение $2,5 + y = 2,7$ при расчетах не будет давать отличий, которые надо было бы учитывать, по сравнению с показателями 2,5 и 2,8 до $R \leq 3$ м. При больших R целесообразно для расчета принимать точные значения показателя степени $2,5 + y$.

Величина $R_{z,n}$ принята в рассматриваемом способе расчета в качестве основного масштаба. Все элементы каналов выражаются в безразмерном виде через $R_{z,n}$.

Из (13.11) и (13.12) имеем:

– безразмерный гидравлический радиус:

$$R/R_{z,n} = \sqrt[2,7]{\psi_{z,n}/\psi}; \quad (13.15)$$

– безразмерную площадь:

$$\omega/R_{z,n}^2 = \psi \cdot R^2/R_{z,n}^2 = \psi \cdot (R/R_{z,n})^2; \quad (13.16)$$

– безразмерную скорость:

$$v/v_{z.h} = \omega_{z.h} / \omega = \psi_{z.h} \cdot R_{z.h}^2 / (\psi \cdot R^2). \quad (13.17)$$

Любой элемент живого сечения канала (b , h , b_{cp} , B , p и т.д.) может быть выражен в безразмерные коэффициенты α .

Например, для трапеции:

$$h/R = 1 + \sigma; b_{cp}/h = m_0(1 + \sigma)/\sigma; \omega/R^2 = \psi = m_0(1 + \sigma)^2/\sigma,$$

коэффициенты

$$\alpha_h = 1 + \sigma; \alpha_{b_{cp}} = m_0 \cdot (1 + \sigma)/\sigma \text{ и т. д.,}$$

отношение

$$R/R_{z.h} = \sqrt[2.7]{4 \cdot \sigma(1 + \sigma)^2}. \quad (13.15a)$$

Тогда подставив в (13.15) и (13.15a) вместо R величины $h \cdot \alpha_h$ или $b_{cp} \cdot \alpha_{b_{cp}}^{-1}$ и т. д., получим:

$$h/R_{z.h} = \alpha_h \cdot \sqrt[2.7]{\psi_{z.h}/\psi} = (1 + \sigma) \cdot \sqrt[2.7]{4 \cdot \sigma/(1 + \sigma)^2}; \quad (13.18)$$

$$b_{cp}/R_{z.h} = \alpha_{b_{cp}} \cdot \sqrt[2.7]{\psi_{z.h}/\psi} = m_0 \cdot (1 + \sigma)/\sigma \cdot \sqrt[2.7]{4 \cdot \sigma/(1 + \sigma)^2}. \quad (13.19)$$

Последнее отношение записывают в виде $b_{cp}/(m_0 \cdot R_{z.h})$, для того чтобы в правой части, так же как и для $h/R_{z.h}$, безразмерные элементы живого сечения были функциями только характеристики живого сечения, в данном случае σ .

$$v/v_{z.h} = \left[4 \cdot \sigma/(1 + \sigma)^2 \right]^{1.74} \quad (13.20)$$

Далее, относительная ширина по дну $b/R_{z.h}$ зависит от σ и от коэффициента откоса m .

Таким образом была составлена табл. 12 приложения для трапециевидального сечения: задавались значения σ и по выведенным выше формулам вычислялись безразмерные элементы живого сечения. Аналогично получена табл. 13 приложения для параболического сечения, связь между элементами которых дана в § 5.

В каждой такой таблице каждая строка отражает неограниченное количество живых сечений с разными размерами элементов, но с одной характерной особенностью: эти живые сечения имеют одинаковое значение характеристики живого сечения. Размеры одноименных элементов живых сечений, но их безразмерное выражение для каждого элемента одно и то же.

5. ХАРАКТЕРИСТИКИ ЖИВЫХ СЕЧЕНИЙ С РАЗЛИЧНОЙ ФОРМОЙ ВЗАИМОСВЯЗИ ЭЛЕМЕНТОВ ЖИВОГО СЕЧЕНИЯ

Выше было показано, что при гидравлически наивыгоднейшем профиле значение безразмерной площади $R_{z,h} = (\omega/R^2)_{z,h}$ минимальное. Поэтому для живых сечений призматических каналов с любой формой необходимо записать ψ как функцию характеристики живого сечения и, выполнив анализ этой функции, из условия $\psi_{z,h} = \min$ найти искомые значения как $\psi_{z,h}$, так и характеристики живого сечения гидравлически наивыгоднейшего профиля.

Трапецеидальное сечение. Для живого сечения в виде трапеции имеем:

$$\omega = b_{cp} \cdot h,$$

где b_{cp} – средняя линия трапеции;

$$\begin{aligned} \chi &= b + 2 \cdot h \cdot \sqrt{1+m^2} = (b_{ch} - m \cdot h) + 2 \cdot h \cdot \sqrt{1+m^2} = \\ &= b_{cp} + h \cdot (2 \cdot \sqrt{1+m^2} - m) = b_{cp} \left[1 + h/b_{cp} \cdot (2 \cdot \sqrt{1+m^2} - m) \right] = b_{cp} \cdot [1 + \sigma]. \end{aligned}$$

Характеристика живого сечения трапецеидальной формы:

$$\sigma = m_0 \cdot h / b_{cp},$$

отражает все факторы, от которых зависит геометрия трапеции.

Характеристика откоса m_0 равна:

$$m_0 = 2 \cdot \sqrt{1+m^2} - m. \quad (13.21)$$

Имеем:

$$\left. \begin{aligned} R &= \omega/\chi = h/(1 + \sigma); \omega = m_0 \cdot \sigma / h^2; \\ \psi &= \omega/R^2 = m_0 \cdot (1 + \sigma)^2 / \sigma = \psi(\sigma); \\ d[\psi(\sigma)]/d\sigma &= m_0 \cdot \frac{2 \cdot (1 + \sigma) \cdot \sigma - (1 + \sigma)^2}{\sigma^2}. \end{aligned} \right\} \quad (13.22)$$

Приравняв $d[\psi(\sigma)]$ нулю, находим:

$$\sigma_{z,h} = 1 \text{ и } \psi_{z,h} = 4 \cdot m_0. \quad (13.23)$$

Для гидравлически наивыгоднейшего профиля:

$$(h/R)_{z,h} = 2; (b_{cp}/h)_{z,h} = m_0; (b_{cp}/m_0 \cdot R)_{z,h} = 2.$$

Введем относительную ширину трапеции по дну $\beta = b/h$ и запишем:

$$\sigma = \frac{m_0 \cdot h}{b_{cp}} = \frac{m_0 \cdot h}{b + m \cdot h} = \frac{m_0}{\beta + m} \quad (13.24)$$

или

$$\beta = m_0 / \sigma - m. \quad (13.25)$$

Тогда для гидравлически наивыгоднейшего профиля ($\sigma_{z.h} = 1$)

$$\beta_{z.h} = m_0 - m = 2 \cdot (\sqrt{1 + m^2} - m). \quad (13.26)$$

Для трапецеидального канала по (13.15)

$$R / R_{z.h} = \sqrt[2.7]{4 \cdot Q / (1 + \sigma)^2}. \quad (13.27)$$

Остальные безразмерные элементы канала получаются на основе преобразований, показанных в п. 4.

Основная величина $R_{z.h}$ определяется по (13.15):

$$R_{z.h} = \sqrt[2.7]{(4 \cdot m_0)^{-1} \cdot K_0 \cdot n}$$

или

$$F \cdot (R_{z.h}) = (C \cdot R^{2.5})_{z.h} = \frac{Q}{4 \cdot m_0 \cdot \sqrt{i}}, \quad (13.28)$$

где $K_0 = Q / \sqrt{i}$.

Параболическое сечение. Для такого сечения:

$$\left. \begin{aligned} B &= 2 \cdot \sqrt{p \cdot h} = 2 \cdot \sqrt{\tau} \cdot p = 2,828 \cdot p \cdot \sqrt{\tau}; \\ \omega &= \frac{2}{3} \cdot B \cdot h = \frac{4 \cdot \sqrt{\tau}}{3} \cdot p \cdot h = 1,8856 \cdot \tau^{1.5} \cdot p^2; \\ \chi &= p \cdot \left[\sqrt{2 \cdot \tau \cdot (1 + 2 \cdot \tau)} + \ln \left(\sqrt{2 \cdot \tau} + \sqrt{1 + 2 \cdot \tau} \right) \right] = p \cdot f(\tau); \end{aligned} \right\}$$

$$R = \frac{\omega}{\chi} = \frac{1,8856 \cdot \tau^{1.5} \cdot p}{f(\tau)}.$$

Отсюда:

$$\psi = \frac{\omega}{R^2} = \frac{[f(\tau)]^2}{1,8856 \cdot \tau^{1.5}} = \psi(\tau).$$

Приравняв $d\psi(\tau)/d\tau$ нулю, находим, что:

$$\begin{aligned} \tau_{z.h} &= 1,8856; \\ \psi_{z.h} &= 6,56. \end{aligned} \quad (13.29)$$

Далее находим:

$$\left. \begin{aligned} R_{z,h} &= \sqrt[2,7]{K_0 \cdot n / \psi_{z,h}} = 0,498 \cdot \sqrt[2,7]{K_0 \cdot n} \\ \text{или} \\ F(R_{z,h}) &= (C \cdot R^{2,5})_{z,h} = \frac{Q}{6,56 \cdot \sqrt{i}} = 0,152 \cdot \frac{Q}{\sqrt{i}}; \\ R / R_{z,h} &= \sqrt[2,7]{6,56 / \psi(\tau)} = f \pi(\tau)_1. \end{aligned} \right\} \quad (13.30)$$

Остальные элементы сведены в табл. 13 приложения.

Круговое (сегментное) сечение. Круговое сечение определяется радиусом r , для определения живого сечения требуется еще значение глубины h . Но относительная глубина $h/r = 2 \sin^2 \varphi / 4$ (φ – центральный угол сегмента).

Центральный угол φ поэтому принят в качестве характеристики рассматриваемого сечения.

Для сегментного сечения:

$$\left. \begin{aligned} \varphi_{z,h} &= \pi; \\ \psi_{z,h} &= (\omega / R^2)_{z,h} = 2 \cdot \pi = 6,28. \end{aligned} \right\} \quad (13.31)$$

Отметим, что полукруг – абсолютно гидравлически наивыгоднейший профиль среди всех возможных форм живого сечения.

6. РЕКОМЕНДАЦИИ ПО ВЫПОЛНЕНИЮ РАСЧЕТОВ КАНАЛОВ ПРИ РАВНОМЕРНОМ ДВИЖЕНИИ

Указанные в п. 3 основные задачи легко решаются с помощью таблиц, составленных И. И. Агроскиным. В задачах первого типа, вычислив R , по табл. 11 приложения находим значение $C \cdot \sqrt{R}$, а затем продолжаем вычисления.

Вычисления при решении остальных типов задач начинаются с определения $R_{z,h}$ через $F \cdot (R_{z,h}) = Q / (\psi_{z,h} \cdot \sqrt{i})$ с последующим обращением к табл. 11 приложения по формуле (13.13). Величины $C \cdot \sqrt{R}$ и $C \cdot R^{2,5}$ от формы сечения не зависят.

В задачах второго типа при заданном линейном элементе живого сечения необходимо найти недостающий линейный размер. Находим отношение известного линейного элемента к $R_{z,h}$ и по численному значению этого отношения в табл. 12 или 13 приложения (соответствующему данной форме живого сечения) находим значение безразмерного отношения искомого линейного параметра к $R_{z,h}$, найдем искомую величину.

В заданном значении β (для трапеции) и B/h (для параболы) используются формулы, связывающие характеристику живого сечения и заданный параметр. Найдя по вычисленному значению σ соответствующую строку в таблице, принимаем по этой строке все необходимые безразмерные отношения линейных элементов живого сечения к $R_{z,n}$ и затем находим значения этих элементов ($R_{z,n}$ найден предварительно).

При известной величине средней скорости v (задача четвертого типа) определяются $R_{z,n}$, затем $v_{z,n}$ и затем отношение $v/v_{z,n}$.

По найденной величине $v/v_{z,n}$ аналогично третьему типу задач определяются безразмерные отношения линейных элементов к $R_{z,n}$. Далее находим размеры линейных элементов.

Трапецеидальные каналы гидравлически наивыгоднейшего профиля относительно узкие (см. табл. 13.1), что осложняет их строительство. В связи с этим представляет большой интерес рассмотрение возможности создания трапецеидальных каналов, в которых отношение $v/v_{z,n}$ было бы незначительно (например, не более 5 %) меньше единицы. Следовательно, в таких каналах $\omega/\omega_{z,n}$ незначительно (также не более 5 %) превышает единицу. При столь малых отклонениях от $\omega_{z,n}$ (напомним, что она минимальная при данном расходе) отношения b/h при «удалении» от гидравлически наивыгоднейшего профиля резко растут. Поэтому если нельзя запроектировать канал гидравлически наивыгоднейшего профиля, рекомендуется запроектировать канал, назначая требуемое отношение $v/v_{z,n}$ (тем самым и $\omega/\omega_{z,n}$), и расчет ведется как для задачи четвертого типа.

Обычно называют $\omega \leq (1,01 \div 1,05) \cdot \omega_{z,n}$. Такого увеличения отношения $\omega/\omega_{z,n}$ в большинстве случаев достаточно для получения приемлемых значений относительной ширины канала.

7. РАСЧЕТ КАНАЛОВ ЗАМКНУТОГО СЕЧЕНИЯ

Равномерное движение в безнапорных водоводах замкнутого сечения характерно для водоотводных труб, туннелей и других конструкций, работающих при неполном заполнении.

В некоторых случаях равномерное движение наблюдается не при всех глубинах.

При равномерном движении расчеты ведутся по формуле Шези с учетом особенностей, присущих только руслам замкнутого сечения. В них

при превышении некоторого значения глубины наполнения для круглой трубы ($h/d = 0,813$) увеличение χ происходит интенсивнее, чем увеличение ω . Вследствие этого гидравлический радиус уменьшается, хотя глубина растет.

Расход и средняя скорость в каналах замкнутого сечения определяются по формулам:

$$Q = A \cdot K_{\Pi} \cdot \sqrt{i} = A \cdot \omega_{\Pi} \cdot C_{\Pi} \cdot \sqrt{R_{\Pi} \cdot i}; \quad (13.32)$$

$$v = B \cdot C_{\Pi} \cdot \sqrt{R_{\Pi} \cdot i}, \quad (13.33)$$

где $A = K / K_{\Pi}$ – относительная расходная характеристика;

$B = v / v_{\Pi}$ – относительная средняя скорость;

K – расходная характеристика;

v – средняя скорость при неполном наполнении. Индекс « Π » соответствует полному наполнению.

Для круглых труб график зависимости величины A и B от относительной глубины наполнения h/d представлен на рис. 13.1. Очевидно, что рассчитанные значения A и B имеют максимум при $h/d = 0,95$ (для A) и $h/d = 0,813$ (для B).

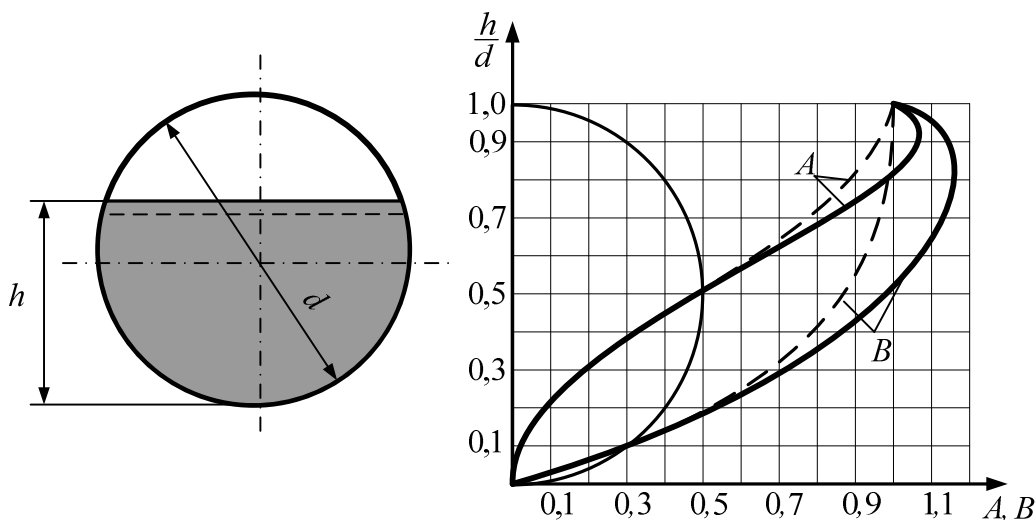


Рис.13.1. График для расчета безнапорных труб

Однако исследования Н. Ф. Федорова и Ю. М. Константинова показали, что при больших наполнениях расход и средняя скорость имеют меньшие значения, чем вычисленные по (13.32) и (13.33) с использованием A и B из рис. 13.1. Поэтому рекомендуется принимать A и B согласно пунктирным линиям на рис. 13.1.

Дренажные трубы рассчитывают как безнапорные, но полностью заполненные, то есть $A = 1$. В этом случае при известном расходе $K = Q/\sqrt{i}$, а затем определяют необходимый диаметр труб.

Трубы и туннели, для которых применяются замкнутые сечения специальных форм, рассчитываются также по (13.32) и (13.33). Величины A и B при этом принимаются по приводимым в справочниках графикам, соответствующим каждой форме сечения в зависимости от относительной глубины наполнения.

КОНТРОЛЬНЫЕ ВОПРОСЫ

1. Чем характеризуется безнапорное движение в открытом русле?
2. Какое движение называется равномерным в открытом русле?
3. Какими признаками характеризуется равномерное движение в открытом русле?
4. Запишите формулу для определения расхода при равномерном движении (формулу Шези).
5. Какое сечение называется гидравлически наивыгоднейшим?
6. Какие каналы предпочтительно проектировать с наивыгоднейшим профилем? Почему?
7. Какую скорость принимают под допустимой неразмывающей средней скоростью?
8. Какую скорость принимают за незаиляющую скорость?
9. Какая скорость называется средней незаиляющей скоростью?
10. Что называется гидравлической крупностью наносов?
11. Каким условиям должна удовлетворять средняя скорость в канале?
12. Приведите последовательность решения задачи первого типа.
13. Приведите последовательность решения задачи второго типа.
14. Приведите последовательность решения задачи третьего типа.
15. Приведите последовательность решения задачи четвертого типа.
16. Объясните расчет каналов замкнутого сечения.

МОДУЛЬ 14

УСТАНОВИВШЕЕСЯ НЕРАВНОМЕРНОЕ ПЛАВНО ИЗМЕНЯЮЩЕЕСЯ ДВИЖЕНИЕ ЖИДКОСТИ В ОТКРЫТЫХ ПРИЗМАТИЧЕСКИХ И НЕПРИЗМАТИЧЕСКИХ РУСЛАХ

1. ФОРМЫ СВОБОДНОЙ ПОВЕРХНОСТИ ПОТОКА В ОТКРЫТЫХ ПРИЗМАТИЧЕСКИХ РУСЛАХ С ПРЯМЫМ УКЛОНОМ ДНА

При рассмотрении в модуле 13 равномерного движения жидкости в открытых призматических руслах указывались условия, при соблюдении которых происходит равномерное движение. При нарушении этих условий, например при возведении в русле плотины (рис. 14.2) или перепада (рис. 14.3), движение станет неравномерным, при этом глубины будут отличаться от нормальных. В зависимости от гидравлических условий, создающихся при возведении сооружений, и состояния потока глубины могут по длине потока увеличиваться или уменьшаться по мере приближения к сооружению, а скорости при этом будут соответственно уменьшаться или увеличиваться.

Проанализируем формы свободной поверхности потока в открытых призматических руслах при уклонах дна $i > 0$. Учтем, что след свободной поверхности на продольной вертикальной плоскости будет криволинейным. Эти следы являются кривыми свободной поверхности. Для анализа используем уравнение (12.7), записав его в виде:

$$\frac{dh}{dl} = i \cdot \frac{1 - (K_0/K)^2}{1 - \Pi_K}, \quad (14.1)$$

где K_0 – расходная характеристика при равномерном движении;
 K – расходная характеристика при неравномерном движении;

$$\Pi_K = \frac{\alpha \cdot Q^2 \cdot B}{g \cdot \omega^3} = \frac{\alpha \cdot v^2}{g \cdot h_{cp}} \text{ – параметр кинетичности.}$$

Напомним, что $\Pi_K = 1$ при критическом состоянии потока, $\Pi_K < 1$ при спокойном состоянии потока и $\Pi_K > 1$ – при бурном состоянии потока.

Равенство числителя уравнения (14.1) нулю соответствует равномерному движению, когда $dh/dl = 0$. Если знаменатель стремится к нулю, то есть $\Pi_K \rightarrow 1$, то $dh/dl \rightarrow \infty$ и свободная поверхность скачкообразно повышается (или понижается). В первом случае происходит переход потока из бурного состояния в спокойное – так называемый гидравлический прыжок. Во втором случае образуется водопад (рис. 14.2).

Когда числитель и знаменатель не равны нулю, возможны различные сочетания знаков числителя и знаменателя в (14.1). Как указывалось в модуле 12, при $dh/dl > 0$ глубина вдоль потока непрерывно и плавно увеличивается (кривая подпора), а при $dh/dl < 0$ непрерывно и плавно уменьшается (кривая спада). Следовательно, имеем две основные формы кривых свободной поверхности в открытых призматических руслах: кривые подпора при $dh/dl > 0$ и кривые спада при $dh/dl < 0$.

В зависимости от конкретных условий кривые подпора и спада могут иметь различные особенности. Как отмечено в модуле 12, в зависимости от уклона dna равномерное движение при данном расходе Q может происходить:

- а) при спокойном состоянии потока ($h_0 > h_{кр}$), если $i < i_{кр}$;
- б) при бурном состоянии потока ($h_0 < h_{кр}$), если $i > i_{кр}$;
- в) при критическом состоянии потока ($h_0 = h_{кр}$), если $i = i_{кр}$.

Для анализа условий образования кривых свободной поверхности зафиксируем при $i > 0$ зоны в потоке, определяемые h_0 и $h_{кр}$ (рис. 14.1), проведем также параллельно линии dna линии нормальной NN и критической KK глубин. Тогда получаются следующие зоны, в которых может располагаться кривая свободной поверхности: зона a – выше линии NN и KK ; зона b – между линиями NN и KK ; зона c – ниже линии NN и KK .

При $i = i_{кр}$ линии NN и KK совмещены и имеются только зоны a и c . При $i > 0$ возможны восемь случаев образования кривых свободной поверхности.

I. Уклон dna $i < i_{кр}$, то есть при равномерном движении поток находится в спокойном состоянии, $h_0 > h_{кр}$.

Зона a : $h > h_0 > h_{кр}$ (рис. 14.2). Пусть вследствие возведения плотины имевшееся в бытовых (ненарушенных) условиях равномерное движение с глубиной h_0 на участке некоторой длины перешло в неравномерное движение с глубинами $h > h_0$. При этом $K > K_0$, $K_0 / K < 1$. Учитываем, что при спокойном состоянии потока $\Pi_K < 1$, при увеличении h по сравнению с h_0 параметр Π_K будет еще уменьшаться по сравнению с Π_K при равномерном движении, поэтому $1 - \Pi_K > 0$.

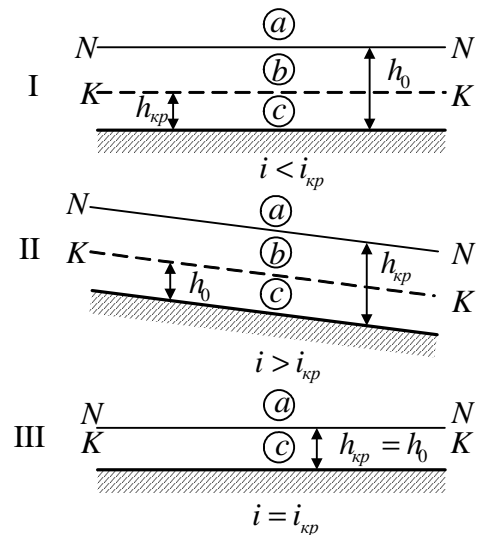


Рис. 14.1. Условия образования кривых свободной поверхности

Формулу (14.1) условно можно представить только знаками числителя и знаменателя, тогда получим

$$dh/dl = \frac{+}{+} > 0.$$

Таким образом, имеем расположенную в зоне *a* кривую подпора *Ia* вогнутой формы (так как $d^2h/dl^2 > 0$). Проанализируем поведение кривой подпора *Ia* в верхней (по течению) и в нижней (по течению) частях. При $h \rightarrow h_0$ получим, что $K \rightarrow K_0$ и $dh/dl \rightarrow 0$, то есть кривая подпора *Ia* в верхней части асимптотически стремится к линии нормальных глубин *NN*, то есть пересекается с этой линией лишь в бесконечности. Для крупных сооружений на равнинных реках длина кривой подпора может достигать нескольких сотен километров.

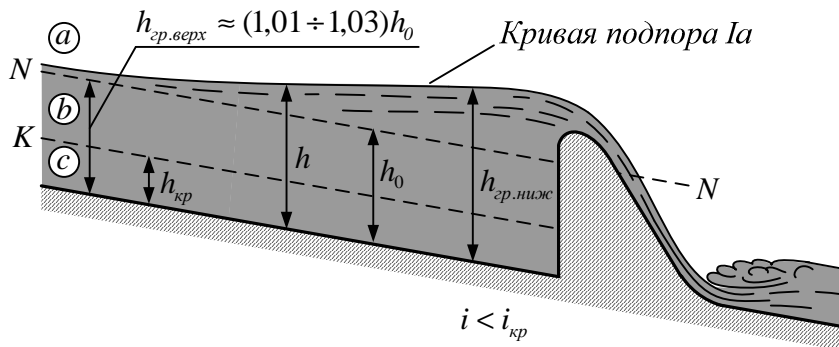


Рис. 14.2. Кривая подпора *Ia*

При возрастании h и K числитель и знаменатель (14.1) стремятся к единицы, так как $K_0/K \rightarrow 0$ и $(1 - \Pi_K) \rightarrow 1$. Тогда $dh/dl \rightarrow i$, то есть кривая подпора в нижней части асимптотически стремится к горизонтальной прямой.

Зона *b*: $h_0 > h > h_{кр}$ (рис. 14.3). В этом случае равномерное движение вследствие создания перепада перешло в неравномерное. Здесь $K < K_0$; $K_0 / K < 1$, а $\Pi_K < 1$. Тогда (14.1) можем представить как:

$$dh/dl = \frac{-}{+} < 0.$$

Глубины по длине потока уменьшаются, то есть в рассматриваемом случае имеем кривую спада *Id*, располагающуюся в зоне *b*. Эта кривая асимптотически стремится к линии нормальных глубин *NN* в верхней своей части, так как $h \rightarrow h_0$, $dh/dl \rightarrow 0$. В нижней части при подходе потока к уступу условия плавной изменяемости, положенные в основу вывода дифференциального уравнения, принимаемого здесь в виде (12.8), не выполняются. Кривизна линий тока становится столь большой, что распределение давления по живому сечению значительно отличается от гидростатического.

Кривая спада Ib располагается в зоне b и обращена выпуклостью вверх. Укажем, что в сечении 1–1, то есть выше уступа на расстоянии, равном $(2 - 2,5) \cdot h_{кр}$, кривая свободной поверхности пересекает линию критических глубин. Строго говоря, применение (15.8) вблизи входа в перепады, то есть на участке между 1–1 и 1'–1', неправильно. При расчете достаточно длинных русел иногда условно считают, что глубина над ребром уступа равна $h_{кр}$.

Зона c : $h_0 > h_{кр} > h$ (рис. 14.4). Поток поступает на участок сопряжения бьефов за водосливной плотиной в бурном состоянии, а в естественных (бытовых) условиях находится в спокойном состоянии. От глубины, образующейся у подножья водослива, ниже по течению движения будет неравномерным. Глубины при этом будут увеличиваться, скорости уменьшаться, образуется кривая подпора Ic .

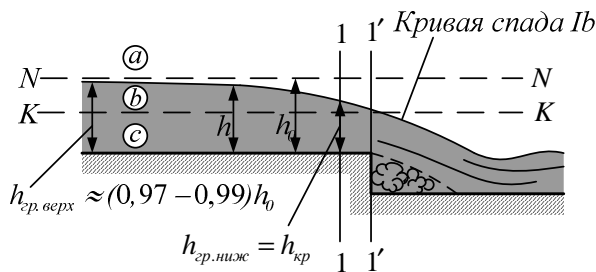


Рис. 14.3. Кривая спада Ib

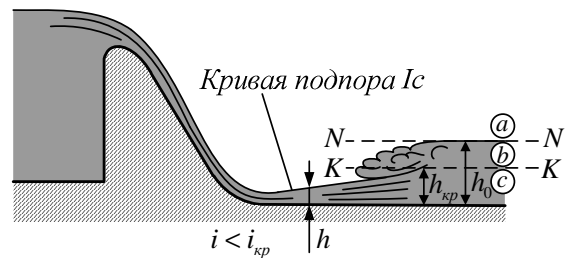


Рис. 14.4. Кривая подпора Ic

Действительно, на участке кривой подпора Ic глубины $h < h_0$, то есть $K_0 / K > 1$, а $\Pi_K > 1$. Следовательно, $dh/dl > 0$. Кривая подпора располагается в зоне c , так как перейти через линию критических глубин плавным образом кривая свободной поверхности не может, что видно на графике изменения удельной энергии сечения \mathcal{E} (см. рис. 12.3). В рассматриваемом случае $h < h_{кр}$ и уменьшение \mathcal{E} до минимума, а затем последующее увеличение удельной энергии сечения и продолжение движения невозможны.

Кривая свободной поверхности имеет вогнутую форму (выпуклостью обращена вниз) и заканчивается в том сечении, где начинается гидравлический прыжок.

Анализ остальных кривых подпора и спада проведем, помня, что каждая кривая свободной поверхности формируется непрерывно только в границах своей зоны.

II. Уклон дна $i > i_{кр}$, то есть при равномерном движении поток находится в бурном состоянии, $h_0 < h_{кр}$.

Зона a : $h > h_{кр} > h_0$ (рис. 14.5). В этом случае $K > K_0$; $K_0 / K < 1$. Так как $h > h_{кр}$, то в пределах рассматриваемой кривой $\Pi_K < 1$. Тогда

$dh/dl > 0$ и кривая подпора IIa расположена в зоне а. Кривая имеет выпуклую форму, в нижней части асимптотически приближается к горизонтальной линии (снизу от этой линии), так как при $h \rightarrow \infty$ отношение $dh/dl \rightarrow i$. Кривая подпора IIa образуется ниже гидравлического прыжка по течению, через который происходит переход потока из бурного состояния в спокойное.

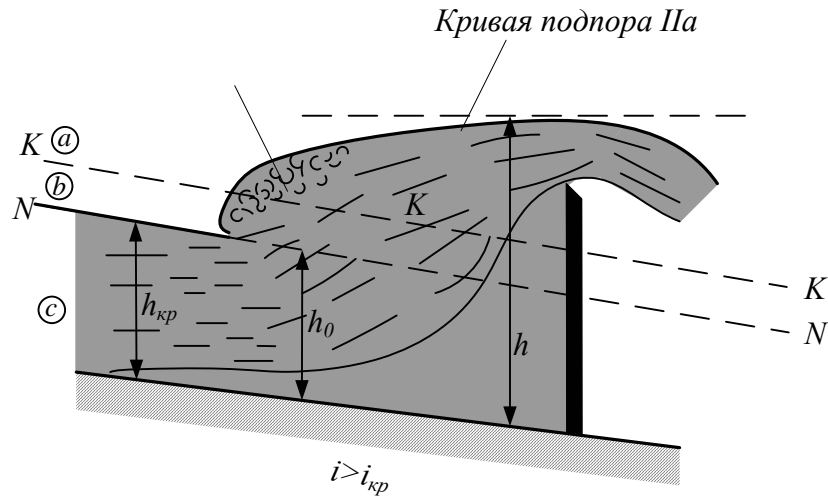


Рис. 14.5. Кривая подпора IIa

Зона б: $h_{кр} > h > h_0$ (рис. 14.6). В этом случае $K > K_0$; $K_0 / K < 1$. При $h < h_{кр}$ параметр $\Pi_K > 1$. Тогда имеем кривую спада $IIIb$.

При $h \rightarrow h_0$ кривая асимптотически стремится к линии нормальных глубин NN . Можно считать, что глубина, с которой начинается плавная кривая спада в этой зоне, равна $h_{кр}$. Ширина канала b на первом и на втором участках канала одинакова. Следовательно, $h_{кр}$ будет одной и той же на обоих участках. Но вблизи перелома дна в верхней части кривой движение только условно считается плавно изменяющимся. Кривая спада $IIIb$ имеет вогнутую форму.

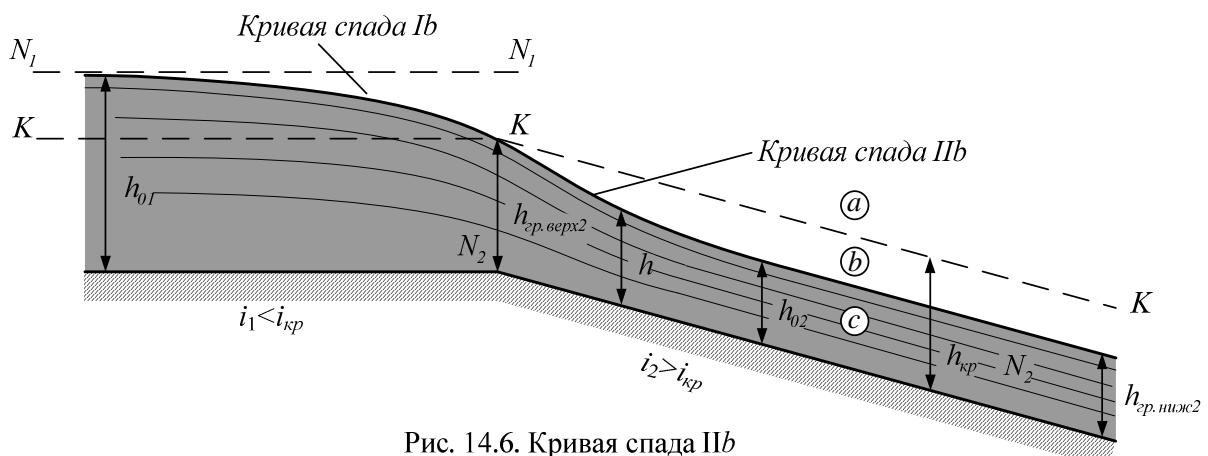


Рис. 14.6. Кривая спада $IIIb$

Зона с: $h_{кр} > h_0 > h$ (рис. 14.7). Здесь $K > K_0$, а $\Pi_K > 1$. Тогда $dh/dl > 0$ и имеем кривую подпора IIc . В данном случае начальная глубина $h_{гр.верх}$ определяется расчетом истечения из-под вертикального плоского затвора. В нижней части кривая IIc асимптотически стремится к линии нормальной глубины, так как при $h \rightarrow h_0$ отношение $dh/dl \rightarrow 0$. Кривая IIc имеет выпуклую форму.

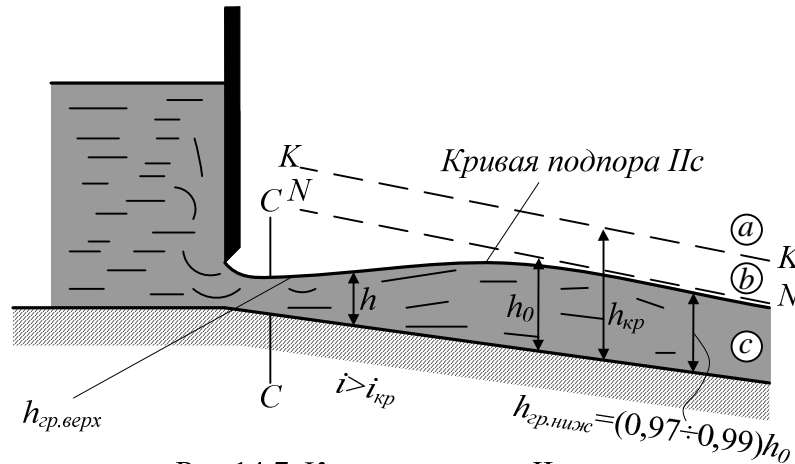


Рис 14.7. Кривая подпора IIc

III. Уклон дна $i = i_{кр}$, то есть при равномерном движении поток находится в критическом состоянии, $h_0 = h_{кр}$. В этом случае имеются лишь две зоны: a и c .

Зона а: $h > h_0 = h_{кр}$ (рис. 14.8). В этом случае $K > K_0$; $\Pi_K < 1$. Тогда $dh/dl > 0$, то есть имеем кривую подпора. Такая кривая образуется при сопряжении потока, находящегося в критическом состоянии, с потоком, находящегося в русле с $i < i_{кр}$ (рис. 14.8). В широких руслах кривая подпора в зоне a близка к горизонтальной прямой.

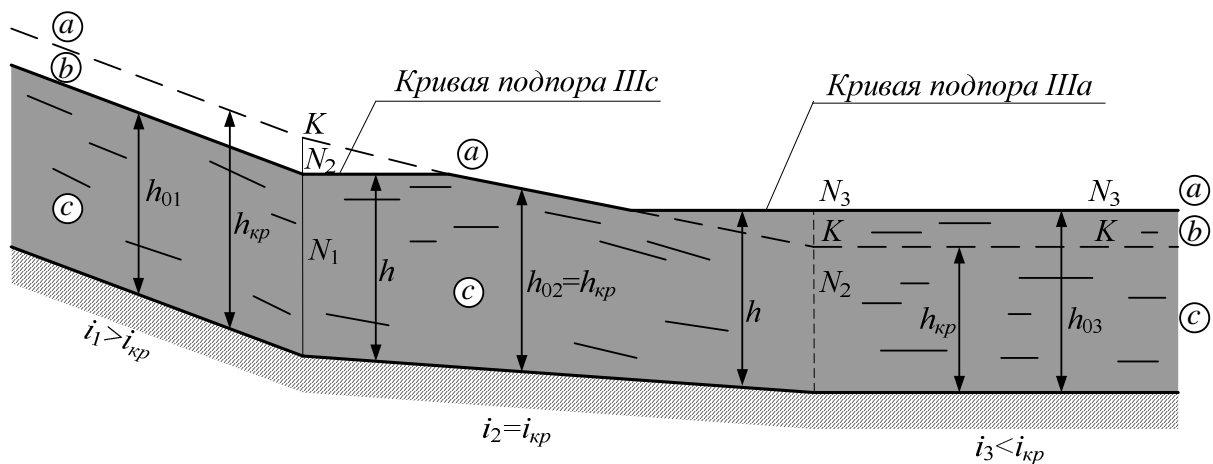


Рис 14.8. Кривая подпора $IIIc$ и $IIIa$

Зона c : $h < h_0 = h_{кр}$ (рис. 14.8). В этом случае $K < K_0$; $П_K > 1$. Из уравнения (14.1) имеем $dh/dl > 0$, и кривая свободной поверхности – кривая подпора $IIIc$. Такая кривая создается при сопряжении двух потоков, если уклон подводящего русла $i > i_{кр}$, то есть $h_0 < h_{кр}$, а уклон отводящего русла $i = i_{кр}$ (рис. 14.8). В широких руслах кривая подпора в зоне c также близка к горизонтальной прямой.

2. ФОРМЫ СВОБОДНОЙ ПОВЕРХНОСТИ ПОТОКА В ОТКРЫТЫХ ПРИЗМАТИЧЕСКИХ РУСЛАХ С НУЛЕВЫМ И ОБРАТНЫМ УКЛОНОМ ДНА

При прямом уклоне дна ($i > 0$) равномерное движение происходит при равенстве работы силы тяжести в направлении движения и сил сопротивления движению жидкости.

На участке с $i \leq 0$ проекция силы тяжести на направление движения равна нулю (при $i = 0$) или отрицательна (при $i < 0$). Поскольку на таких участках равномерное движение вообще невозможно, не имеет смысла и понятие нормальной глубины для случаев движения в руслах с $i \leq 0$. В связи с этим при $i \leq 0$ имеем только две зоны: b и c .

Движение происходит, как и в других случаях, за счет уменьшения удельной (на единицу веса) энергии потока E , имеющейся в потоке при вступлении на рассматриваемый участок русла.

Удельная энергия потока E затрачивается на преодоление гидравлических сопротивлений. Удельная энергия сечения \mathcal{E} также будет уменьшаться вниз по течению, как было показано в п. 3 модуля 12.

Поток может вступать на участок с нулевым или обратным уклоном в спокойном или бурном состоянии, так как вступление потока на участок с $i \leq 0$ в критическом состоянии энергетически невозможно. Это объясняется тем, что удельная энергия сечения в критическом состоянии минимальна и нет источника энергии для преодоления гидравлических сопротивлений ниже по течению.

Зона b . Поток вступает на участок с $i \leq 0$ в спокойном состоянии, $h > h_{кр}$. Удельная энергия сечения $\mathcal{E} = h + \alpha \cdot v^2 / (2 \cdot g)$ при этом определяется верхней ветвью кривой $\mathcal{E} = f(h)$ (см. рис. 12.3). Уменьшению

удельной энергии сечения соответствует уменьшение глубины. Тогда становится ясно, что поток, вступивший на участок с $i = 0$ или $i < 0$, может иметь свободную поверхность только в форме кривых спада b_0 (при $i = 0$) или b' (при $i < 0$).

Зона с. Поток вступает на участок с $i \leq 0$ в бурном состоянии, $h < h_{кр}$. Здесь уменьшение удельной энергии сечения \mathcal{E} возможно лишь при росте глубин [нижняя ветвь кривой $\mathcal{E} = f(h)$]. Поэтому при вступлении на участок с $i \leq 0$ поток в бурном состоянии возможные формы кривой свободной поверхности – только кривые подпора c_0 (при $i = 0$) или c' (при $i < 0$). Итак, в открытых призматических руслах возможны 12 видов кривых свободной поверхности.

КОНТРОЛЬНЫЕ ВОПРОСЫ

1. Изобразите кривую подпора Ia и запишите условия ее возникновения.
2. Изобразите кривую спада Ib и запишите условия ее возникновения.
3. Изобразите кривую подпора Ic и запишите условия ее возникновения.
4. Изобразите кривую подпора IIa и запишите условия ее возникновения.
5. Изобразите кривую спада IIb и запишите условия ее возникновения.
6. Изобразите кривую подпора IIc и запишите условия ее возникновения.
7. Изобразите кривые подпора $IIIa$, $IIIc$ и запишите условия их возникновения.

МОДУЛЬ 15

ОСНОВЫ ДВИЖЕНИЯ ГРУНТОВЫХ ВОД

ВВЕДЕНИЕ

Как известно, вода в горных породах (в грунтах) может быть в виде пара, капиллярной, а так же гравитационной воды.

Межмолекулярные и другие связи для парообразной и капиллярной воды препятствуют их движению под действием силы тяжести. Только гравитационные воды, называемые грунтовыми, перемещаются под действием силы тяжести. Движение грунтовых вод называется **фильтрацией**. Движение грунтовых вод, так же как в потоках открытых и напорных, может быть установившемся и не установившемся, равномерным и неравномерным, плавно изменяющимся и резко изменяющимся, напорным и безнапорным, двухмерным (плоским) и трехмерным (пространственным).

Режим движения грунтовых вод может быть ламинарным и турбулентным.

Если кинематические характеристики движения в каждой точке грунтового потока с течением времени не изменяются, то такое движение грунтовых вод – установившееся.

Плавно изменяющееся движение грунтовых вод характеризуется малой кривизной линий (их можно считать примерно параллельными), а живые сечения, которые нормальны к линиям тока, можно считать плоскими, давление распределяется в живых сечениях по гидростатическому закону.

Если движение грунтовых вод происходит со свободной поверхностью, на которой давление равно атмосферному, то такое движение является безнапорным.

Если происходит движение грунтовых вод в полностью заполненном водоносном пласте, сверху и снизу ограниченном водоупорными пластами, и все поры водоносного пласта заполнены водой, то есть пьезометрическая линия расположена выше верха водоносного пласта, то движение – напорное.

1. ФИЛЬТРАЦИОННЫЕ СВОЙСТВА ГРУНТОВ

Под пористыми материалами понимают твердые тела, содержащие в достаточно большом количестве пустоты, характерный размер которых мал по сравнению с характерным размером тела (или пространства, занятого пористой средой). Пустоты в грунтах подразделяются на поры, трещины и каверны.

Фильтрационные свойства грунтов зависят от состава и характеристик грунтов.

Пористость – отношение объема пор W_n к объему грунта W достаточно большому (по сравнению с размерами частиц грунта и порами):

$$m = W_n / W . \quad (15.1)$$

В механике грунтов используется понятие **коэффициент пористости e** – отношение объема пор W_n к объему минеральной части (скелета) в данном объеме $W_{ск}$:

$$e = W_n / W_{ск}; \quad e = m / (1 - m); \quad m = e / (1 + e) .$$

Пористость всегда меньше единицы, а коэффициент пористости может быть и меньше, и больше единицы (до 4 в глинистых грунтах).

Грунт характеризуется **поверхностной пористостью**

$$m_\omega = \omega / \Omega , \quad (15.2)$$

где ω – суммарная площадь пор в пределах выделенной площади Ω (рис. 15.1). Величину m_ω называют также **просветностью**.

По (15.1) определяется **средняя пористость** выделенного объема, **местная пористость** определяется как предел $\lim_{W \rightarrow 0} \frac{W_n}{W}$.

Средние значения пористости m и поверхностной пористости m_ω совпадают.

Часть пор бывает замкнутыми, не сообщающимися с другими порами. Вода, находящаяся в замкнутых порах, не участвует в фильтрации. Часть пор может быть занята заземленным воздухом. Выделяют **общую (абсолютную) пористость** и **активную (эффективную) пористость**. В

последнем случае под W_n в (15.1) понимают объем только сообщающихся между собой пор, через которые движется жидкость.

По размерам поры и трещины разделяют на сверхкапиллярные, по которым происходит свободное перемещение жидкости, капиллярные и субкапиллярные. Размеры сверхкапиллярных пор – более 0,5 мм; сверхкапиллярных трещин более 0,25 мм; капиллярных пор – от 0,5 до 0,002 мм,

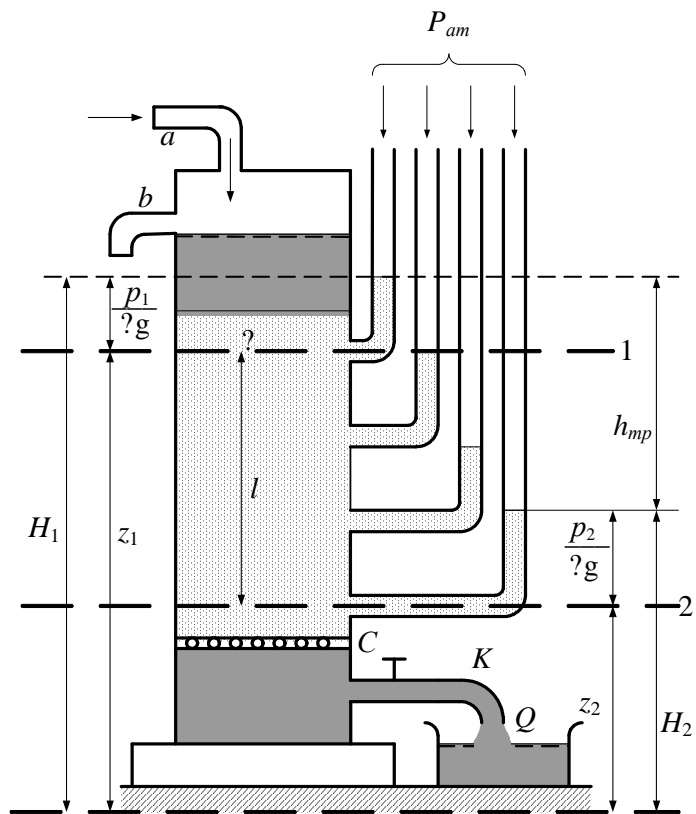


Рис 15.1. Прибор Дарси

капиллярных трещин – от 0,25 до 0,0001 мм. По капиллярным порам и трещинам движение происходит при большом влиянии сил поверхностного натяжения. Грунты с более мелкими порами и трещинами очень слабо проницаемы для жидкостей и газов.

Ориентировочно значения пористости приведены в табл. 15.1.

Таблица 15.1

Грунты	m	Грунты	m
Гравий $d = 2 \div 20$ мм	0,3 – 0,4	Суглинки	0,35 – 0,5
Песок $d = 0,05 \div 2$ мм	0,3 – 0,45	Глина	0,4 – 0,55
Супесь	0,35 – 0,45	Торф	0,6 – 0,95

Трещиноватость скальных грунтов характеризуется **модулем трещиноватости** M_T , равным количеству трещин на 1 м линии измерения в изучаемом грунте. Модуль трещиноватости изменяется от значений менее 1,5 (слабо трещиноватые) до более 30 (сильно трещиноватые). **Поверхностная трещинная пористость:**

$$m_\omega = \omega_T / \Omega ,$$

где ω_T – суммарная площадь трещин в пределах выделенной площадки Ω . Наконец, пористость (трещинная пустотность):

$$m_{T,П} = W_T / W ,$$

где W_T – объем трещин в объеме грунта W .

Трещинная пустотность $m_{T,П}$ изменяется в пределах 0,05 ÷ 0,005.

Грунт называется **однородным**, если его фильтрационные свойства не зависят от координат рассматриваемой точки, и **неоднородным**, если его фильтрационные свойства зависят от местоположения рассматриваемой точки.

Грунт называется **изотропным**, если его фильтрационные свойства не зависят от направления движения жидкости и, наоборот, **анизотропным**, если его фильтрационные свойства зависят от направления движения жидкости.

Фиктивный грунт (шарообразные частицы одинакового диаметра) – однородный и изотропный.

Грунт, состоящий из одинаково ориентированных параллелепипедов или цилиндров одинакового размера, – однородный, но анизотропный.

Грунты могут состоять из ряда слоев, в каждом из которых фильтрационные свойства различны.

Далее будем рассматривать установившееся движение грунтовых вод в однородном изотропном (фиктивном) грунте с $m = m_\omega$, подстилаемом плоским водонепроницаемым слоем (водоупором). Рассматривается движение в полностью насыщенном грунте.

2. СКОРОСТЬ ФИЛЬТРАЦИИ. ЛИНЕЙНЫЙ ЗАКОН ФИЛЬТРАЦИИ

Так как грунты в целом характеризуются неупорядоченным, случайным расположением частиц и случайным характером порового пространства, то применение теоретического или экспериментального подхода к описанию движения жидкости для конкретных поровых «каналов» или их совокупности невозможно. Поэтому принимают осредненные по площади скорости.

При изучении фильтрации считаем, что пористое тело и жидкость образуют сплошную среду. Тогда, рассматривая площади, значительно превосходящие размеры частиц грунта, можно считать, что грунтовый поток сплошным образом заполняет все пространство пористой среды.

Введем понятие **скорость фильтрации**:

$$u = Q/\Omega, \quad (15.3)$$

где Q – расход, проходящий через сечение грунта площадью Ω . При этом напомним, что $\Omega = \omega_n + \omega_{ск}$ [$\omega_{ск}$ – часть площади Ω , занятая минеральной составляющей грунта (скелетом)].

Действительные скорости просачивания через поры u_n больше, чем скорость фильтрации, в $1/m$ раз.

Отметим, что произведение скорости фильтрации u на площадь сечения потока Ω равно расходу, действительно протекающему через рассматриваемое сечение.

Скорость фильтрации считается непрерывной функцией координат (и времени, если движение неустановившееся).

Движение жидкости в грунтах происходит при наличии очень больших сопротивлений в виде малых размеров поровых каналов, их извилистости, неправильной формы, наличия большой шероховатости и ряда других факторов, что значительно снижает скорость фильтрации. В связи с этим в грунтовом потоке принимают, что гидродинамический напор H равен пьезометрическому напору $z + p/\rho g$, то есть пренебрегают скоростным напором.

Тогда удельная энергия потока (напор):

$$H = z + p/\rho g.$$

В результате изучения движения воды в песчаных фильтрах Дарси установил, что скорость фильтрации линейно зависит от гидравлического уклона равна:

$$u = kJ, \quad (15.4)$$

где k – коэффициент фильтрации.

Выражение (15.4) называют **законом Дарси**, или линейным законом фильтрации. При выполнении равенства (15.4) потери напора пропорциональны первой степени скорости фильтрации, то есть режим движения – ламинарный.

Учитывая, что $J = -dH / dl$, получаем:

$$u = kJ = -kdH / dl. \quad (15.5)$$

Напомним, что $dH / dl < 0$. При линейном уменьшении напора по длине имеем:

$$J = \frac{(z_1 + p_1 / \rho g) - (z_2 + p_2 / \rho g)}{l} = \frac{H_1 - H_2}{l}.$$

3. КОЭФФИЦИЕНТ ФИЛЬТРАЦИИ

Коэффициент фильтрации равен скорости фильтрации при $J = 1$. Он зависит от свойств пористой среды (формы, размеров, взаимного расположения шероховатости частиц), засоленности грунта и вязкости жидкости (а, следовательно, от ее температуры). Коэффициент фильтрации может изменяться под воздействием электрического и магнитного полей.

Таблица 15.2

Грунты	k , м/сут
Глина	0,001
Суглинок тяжелый	0,05
Суглинок легкий	0,05 – 0,1
Супесь	0,1 – 0,5
Лесс	0,25 – 0,5
Песок пылеватый	0,5 – 1,0
Песок мелкозернистый	1 – 5
Песок среднезернистый	5 – 20
Песок крупнозернистый	20 – 50
Гравий	20 – 150
Галечник	100 – 500
Крупный галечник без песчаного заполнителя	500 – 1000 и более

Свойство пористой среды пропускать через себя жидкость, газ или газожидкостную смесь под действием приложенного перепада давления, называется **проницаемостью**. Проницаемость оценивается **коэффициентом проницаемости**, который зависит не от свойств жидкости, а только от свойств грунта и измеряется в тех же единицах, что и площадь.

Коэффициент проницаемости может быть представлен в виде:

$$k_n \approx d^2 f(m), \quad (15.6)$$

где m – пористость;

d – так называемый, эффективный диаметр частиц (d_{10}).

Широко распространенной единицей проницаемости является дарси, $1 \text{ дарси} = 1,20 \cdot 10^{-12} \text{ м}^2$.

Коэффициенты фильтрации k и проницаемости k_n связаны между собой отношением:

$$k = gk_n / \nu,$$

где ν – кинематическая вязкость жидкости.

Для воды 1 дарси соответствует примерно $k = 1 \text{ м/сут} \approx 0,001 \text{ см/с}$.

Формулу Дарси можно представить также в виде:

$$u = gk_n / \nu J. \quad (15.7)$$

Введение коэффициента проницаемости важно при рассмотрении движения воды в смеси с нефтью, газом или фильтрации нефти и т.п.

При оценке фильтрационных свойств грунтов, через которые движется вода, достаточно использовать только коэффициент фильтрации.

Коэффициент фильтрации определяют как среднее арифметическое значение по результатам лабораторных и полевых исследований, полученных в одинаковых условиях.

При лабораторных испытаниях для определения коэффициентов фильтрации несвязанных грунтов используется прибор Дарси (см. рис. 15.1). В вертикальном открытом цилиндре с площадью поперечного сечения Ω уложен песок, который снизу поддерживается сеткой. Вода поступает по трубке a , постоянство уровня поддерживается сливом воды через трубку b . Фильтрующаяся вода через трубку c , снабженную краном K , поступает в мерный бак.

После того как движение станет установившимся, находят расход Q и измеряют показания пьезометров, присоединенных к боковой стенке цилиндра в пределах части объема, заполненного грунтом.

Определяют по (15.3) скорость фильтрации $u = Q / \Omega$, гидравлический уклон $J = h_{mp} / l$ (h_{mp} – разность показаний в двух пьезометрах, расположенных на расстоянии l друг от друга). Из (15.5) находят коэффициент фильтрации k .

В некоторых плотных грунтах (глины и тяжелые суглинки) фильтрация начинается лишь тогда, когда гидравлический уклон (градиент напора) превысит **начальный градиент** J_0 . Тогда вместо (15.5):

$$u = -k(dH / dl + J_0) = k(J - J_0) \quad (15.8)$$

Для очень плотных глин $J_0 = 20 \div 30$.

Экспериментальные исследования показывают, что закон Дарси при числах Re , превышающих некоторые значения $Re_{кр}$, нарушается. При $Re < Re_{кр}$ справедлив линейный закон фильтрации (ламинарная фильтрация), при $Re > Re_{кр}$ (турбулентная фильтрация) имеют силу другие зависимости u и J . Для этих случаев экспериментально найдено:

$$J = au + bu^2 \quad (15.9)$$

или
$$u = cJ^{1/n} \quad (15.10)$$

где a, b, c – коэффициенты, определяемые в опытах (или теоретически) для конкретных случаев движения грунтовых вод.

Если скорости так малы, что можно пренебречь вторым членом в (15.9) (ламинарная фильтрация), то получаем формулу Дарси. Если скорости значительны (турбулентная фильтрация) и можно пренебречь членом au , то получаем формулу, по форме напоминающую формулу Шези:

$$u = R_{твр\sigma} \sqrt{J}. \quad (15.11)$$

Формула (15.10) применяется и для трещиноватых пород, при этом $n = 1 \div 1,75$.

В случаях, когда справедлива формула (15.11), потери напора зависят от квадрата скорости фильтрации.

Строго говоря, турбулентный режим движения воды при ее фильтрации наблюдается при крупных частицах, например при движении воды в каменной наброске. По С. В. Избашу при фильтрации в каменной наброске $k_{тур\sigma}$, см/с, составляет:

$$k_{тур\sigma} = (20 - 14/d)m\sqrt{d_{ш}}$$

где $d_{ш}$ – средний диаметр шара, равновеликого камню, см;
 m – пористость каменной наброски.

4. ОСОБЕННОСТИ ПЛАВНО И РЕЗКО ИЗМЕНЯЮЩЕГОСЯ ДВИЖЕНИЯ ГРУНТОВЫХ ВОД

Выделим при плавно изменяющемся движении два сечения, расположенные на расстоянии dl (рис. 15.2), считая их плоскими, а давления в этих сечениях распределяющимся по гидростатическому закону, то есть для любой точки живого сечения напор равен:

$$H = z + p/\rho g = \text{const}.$$

Следовательно, вдоль любой линии тока при переходе от одного сечения к другому напор уменьшится на одно и то же значение dH (величина отрицательная). Вместе с тем благодаря пренебрежимо малой кривизне линий тока (что позволяет признать их параллельными) считают, что расстояние между

сечениями вдоль любой линии тока одно и то же (dl) независимо от выбора линии тока.

Таким образом, при плавно изменяющемся движении и линейном законе фильтрации (ламинарная фильтрация) гидравлический уклон $J = -dH/dl$ будет величиной постоянной для любой точки живого сечения и местные скорости фильтрации:

$$u = -kdH/dl$$

во всех точках данного живого сечения будут одинаковыми.

Плоская эпюра распределения скоростей по вертикали в этом случае прямоугольная.

При плавно изменяющемся движении грунтовых вод средняя скорость в живом сечении равна местным скоростям $v = u$:

$$v = kJ = -kdH/dl. \quad (15.12)$$

Здесь J – уклон свободной поверхности, который изменяется только вдоль по течению.

Уравнение (15.12) называется **формулой Дюпюи**. Это уравнение является частным случаем формулы Дарси (15.5) и служит основной при выполнении расчетов плавно изменяющегося движения грунтовых вод. Отметим, что при изучаемом движении скорости v вдоль потока не одинаковы.

При резко изменяющемся движении грунтовых вод (рис. 15.3) линии тока имеют значительную кривизну и их даже условно нельзя считать прямыми; живое сечение, нормальное во всех точках к соответствующим линиям тока, отличается от плоского; расстояние между живыми сечениями существенно различны в зависимости от того, вдоль какой линии эти расстояния определяются. Поэтому гидравлический уклон в пределах живого сечения не является постоянным. В связи с этим и в соответствии с (15.5) местные скорости в пределах данного живого сечения не одинаковы, то есть эпюра скоростей – не прямоугольная.

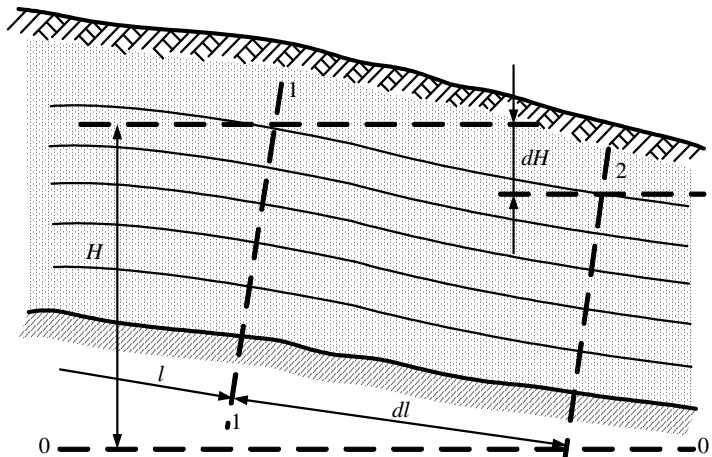


Рис. 15.2. Плавно изменяющееся движение грунтовых вод

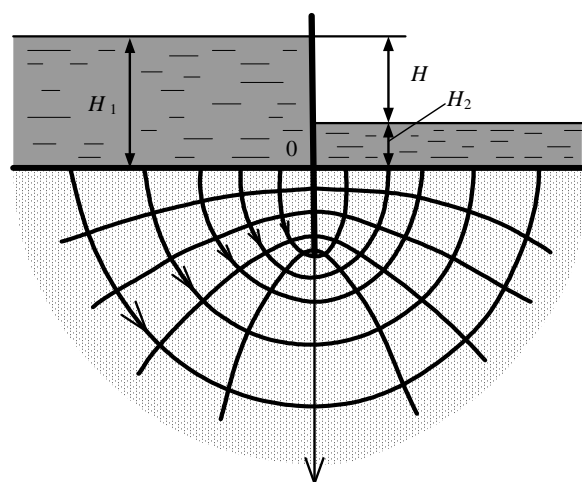


Рис. 15.3. Резко изменяющееся движение грунтовых вод

Равномерное движение грунтовых вод – частый случай плавно изменяющегося движения. При равномерном движении линии тока – прямые, параллельные линии дна водоупора. Гидравлический уклон постоянен не только в каждом живом сечении, но и для всех живых сечений по длине потока.

Гидравлический уклон, как и при равномерном движении в открытых руслах, равен уклону дна i , то есть $J = i$.

Свободная поверхность при равномерном движении грунтовых вод параллельна линии дна, как и при равномерном движении в открытых руслах.

Формула (15.12) для равномерного движения при линейном законе фильтрации имеет вид:

$$v_0 = ki, \quad (15.13)$$

где v_0 – средняя скорость при равномерном движении.

Тогда расход при равномерном ламинарном движении грунтовых вод:

$$Q = \omega_0 v_0 = k\omega_0 i, \quad (15.14)$$

где ω_0 – площадь живого сечения при равномерном движении.

При этом понятно, что ω_0 включает в себя, как и в других случаях движения грунтовых вод, площадь пор и площадь, занятую частицами грунта, в данном живом сечении.

Так как движение грунтовых вод обычно происходит в руслах очень большой ширины b , то, как правило, рассматривают плоскую задачу. Тогда удельный расход (на единицу ширины потока) при $\omega_0 = bh_0$:

$$q = kh_0 i, \quad (15.15)$$

где h_0 – нормальная глубина.

Соответственно нормальная глубина найдется как:

$$h_0 = q / ki. \quad (15.16)$$

5. ДИФФЕРЕНЦИАЛЬНОЕ УРАВНЕНИЕ УСТАНОВИВШЕГОСЯ НЕРАВНОМЕРНОГО ПЛАВНО ИЗМЕНЯЮЩЕГОСЯ ДВИЖЕНИЯ ГРУНТОВЫХ ВОД ПРИ ЛИНЕЙНОМ ЗАКОНЕ ФИЛЬТРАЦИИ

Такое движение наиболее часто встречается в виде безнапорного – со свободной поверхностью (рис.15.4). Для него справедлива формула Дюпюи (15.12). Пренебрегая, как уже указывалось, скоростным напором, для всех точек сечения имеем:

$$H = z + p/\rho g = a + h,$$

где a – высота положения поверхности водоупора над плоскостью сравнения $0 - 0$ в рассматриваемом сечении;

h – глубина потока в данном сечении.

Гидравлический уклон может быть выражен как:

$$J = -\frac{dH}{dl} = -\frac{da}{dl} - \frac{dh}{dl} = i - \frac{dh}{dl},$$

где $i = -da/dl$ (с увеличением l высота a уменьшается).

Тогда из (15.12):

$$v = k(i - dh/dl). \quad (15.17)$$

Уравнение расхода для этого вида движения грунтовых вод представится в виде:

$$Q = \omega v = k\omega(i - dh/dl). \quad (15.18)$$

Для равномерного движения при $h_0 = const$ и $dh/dl = 0$

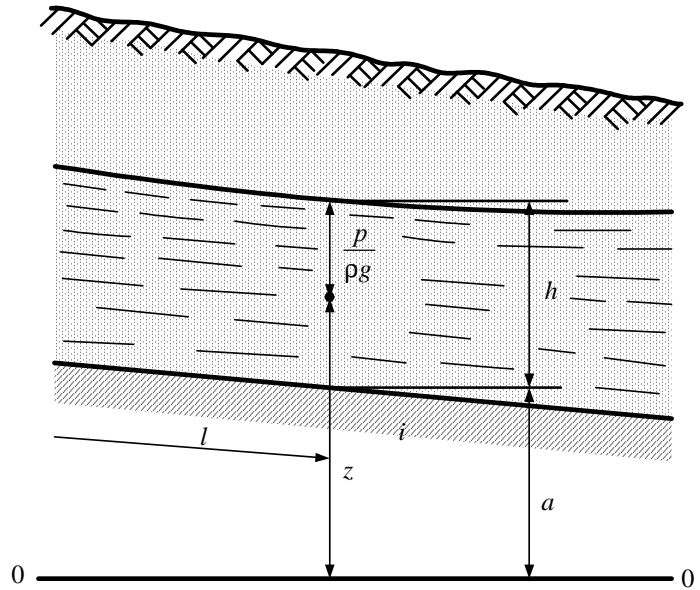


Рис. 15.4. Установившееся неравномерное плавно изменяющееся движение грунтовых вод

$$Q = k\omega_0 i.$$

Умножив обе части уравнения (15.18) на произвольный положительный уклон i' , получим:

$$Qi' = k\omega i'(i - dh/dl).$$

Обозначим $Q' = k\omega i'$ расход, который проходил бы в условиях равномерного движения через живое сечение площадью ω при уклоне, равном i' . Этот расход в каждом живом сечении разный.

Имеем:

$$Qi' = Q'(i - dh/dl),$$

откуда

$$dh/dl = i'(i/i' - Q/Q'). \quad (15.19)$$

Уравнение (15.19) применяется для анализа форм кривых свободной поверхности потока грунтовых вод при любом поперечном сечении.

Для того чтобы рассматривать плоскую задачу, ограничимся движением в руслах с прямоугольной формой поперечного сечения и достаточной шириной.

Для плоской задачи:

$$q = kh(i - dh/dl). \quad (15.18a)$$

Учитывая, что удельный расход может быть выражен по (15.15), для прямого уклона ($i > 0$) имеем:

$$kh_0 i = kh(i - dh/dl) \text{ и } dh/dl = i(h - h_0)/h = i(1 - h_0/h) \quad (15.19a)$$

или

$$dl = \frac{h di}{i(h - h_0)}. \quad (15.20)$$

При обратном уклоне ($i < 0$) вводим в рассмотрение нормальную глубину h_0' , при которой происходило бы равномерное движение с расходом q по водоупору, имеющему уклон $i' = -i$. Тогда:

$$q = -kh(i' + dh/dl); \quad (15.18б)$$

$$dh/dl = -i(1 + h_0'/h) \quad (15.19б)$$

или
$$dl = -\frac{h_0'}{i'} \frac{hdh}{h + h_0'}. \quad (15.20а)$$

При нулевом уклоне ($i = 0$) из (15.18а) получим:

$$q = -khdh/dl; \quad (15.18в)$$

$$dh/dl = -q/kh; \quad (15.19в)$$

$$dl = -khdh/q. \quad (15.20б)$$

После интегрирования уравнений (15.20) – (15.20б) получим выражения для определения длины кривой свободной поверхности.

Перейдем к рассмотрению возможных форм кривых свободной поверхности – **кривых депрессии**.

При прямом уклоне водоупора ($i > 0$) имеем две зоны в области движения потока: зона a выше линии нормальных глубин и зона b , где $h < h_0$ (рис. 15.5). В зоне a при $h > h_0$ расположена кривая подпора согласно (15.19). Так как $dh/dl > 0$, а плоскость $d^2h/dl^2 > 0$, то кривая подпора – вогнутая. Кривая подпора асимптотически стремится к линии нормальных глубин NN в верхней части, а в нижней – к горизонтальной прямой (как для открытых потоков).

В зоне b , где $h < h_0$, $dh/dl > 0$ и кривая свободной поверхности – кривая спада. В верхней части она асимптотически стремится к линии нормальных глубин. В нижней части при $h \rightarrow 0$ наблюдается интересное явление: $dh/dl \rightarrow -\infty$ и кривая спада составляет с линией водоупора угол 270° . В окрестности этой точки плавная изменяемость движения нарушается.

При обратном уклоне ($i < 0$), как показывает анализ (15.19б), $dh/dl > 0$ и имеется только одна форма кривой свободной поверхности – кривая спада (рис. 15.6). В верхней части при $h \rightarrow \infty$ кривая спада асимптотически стремится к горизонтальной прямой. При $h \rightarrow 0$ вновь, как и при прямом уклоне, $dh/dl \rightarrow -\infty$, то есть кривая спада пересекает линию водоупора под углом 270° .

При нулевом уклоне (15.19в) $dh/dl < 0$ и имеется только одна форма кривой свободной поверхности – кривая спада (рис. 15.7).

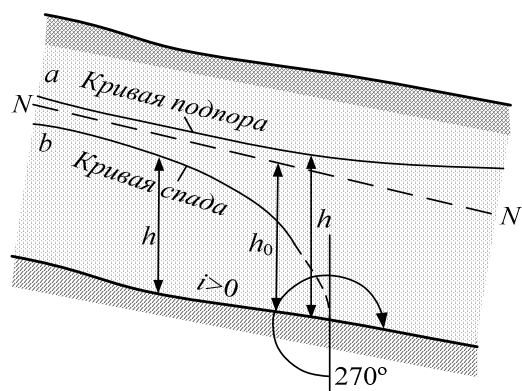


Рис. 15.5. Кривые депрессии при $i > 0$

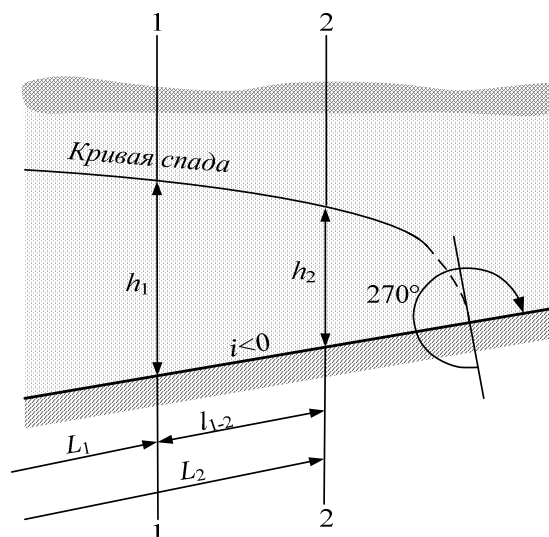


Рис. 15.6. Кривая депрессии при $i < 0$

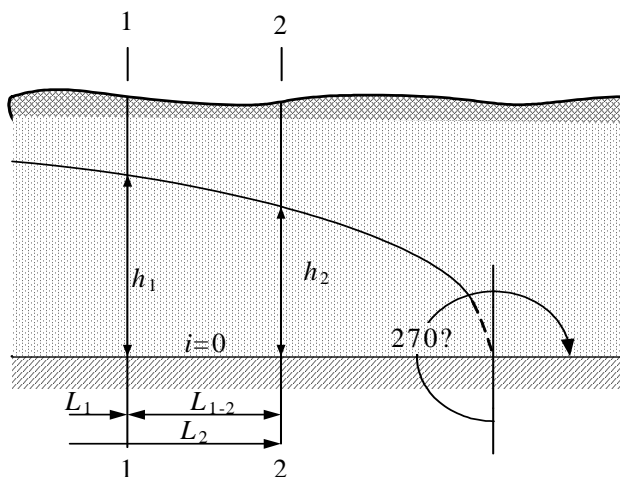


Рис. 15.7. Кривая депрессии при $i = 0$

6. РАСЧЕТ КРИВЫХ ПОДПОРА И СПАДА ПРИ ЛАМИНАРНОЙ ФИЛЬТРАЦИИ

Выполним интегрирование уравнений (15.20), (15.20а), (15.20б). Введем относительную глубину $\eta = h / h_0$ или h / h'_0 . При этом очевидно, что $dh = h_0 d\eta$.

$$\text{Для } i > 0 \quad dl = \frac{h_0}{i} \frac{\eta}{\eta - 1} d\eta;$$

$$\text{для } i < 0 \quad dl = -\frac{h_0^x}{i^l} \frac{\eta}{\eta + 1} d\eta;$$

$$\text{для } i = 0 \quad dl = \frac{k}{q} h dh.$$

После интегрирования:

– для $i > 0$: при $\eta > 1$ (кривые подпора):

$$l_{1-2} = \frac{h_0}{i} \left(\eta_2 - \eta_1 + 1n \frac{\eta_2 - 1}{\eta_1 - 1} \right); \quad (15.21)$$

– при $\eta < 1$ (кривая спада):

$$l_{1-2} = \frac{h_0}{i} \left(\eta_2 - \eta_1 + 1n \frac{1 - \eta_2}{1 - \eta_1} \right); \quad (15.22)$$

– для $i < 0$:
$$l_{1-2} = \frac{h_0}{|i|} \left(\eta_1 - \eta_2 + 1n \frac{1 + \eta_2}{1 + \eta_1} \right); \quad (15.23)$$

– для $i = 0$:
$$l_{1-2} = \frac{k}{2q} (h_1^2 - h_2^2), \quad (15.24)$$

что свидетельствует о параболическом очертании в этом случае.

Как и в открытых руслах в случае $i > 0$ асимптотическое приближение кривой поверхности к линии нормальных глубин означает, что величины η не могут быть равны единице.

Удельный расход при неравномерном плавно изменяющемся движении грунтовых вод по водоупору с нулевым уклоном определяют по формуле, полученной из (15.24),

$$q = \frac{k}{2l} (h_1^2 - h_2^2), \quad (15.25)$$

где l – расстояние между сечениями с глубинами h_1 и h_2 .

7. ПРИТОК К ВЕРТИКАЛЬНЫМ СКВАЖИНАМ (КОЛОДЦАМ)

Совершенная водозаборная или дренажная скважина. Рассмотрим безнапорное плавно изменяющееся движение грунтовых вод в водоносном пласте по горизонтальному водоупору, притекающих к совершенной (доходящей до водоупора) водозаборной скважине (рис. 15.8). Поступление воды по радиальным направлениям в скважину происходит через водопроницаемые по всей высоте стенки, радиус скважины равен $r_{скв}$.

Мощность безнапорного водоносного горизонта (пласта) равна H_0 . На такой высоте от водоупора при отсутствии откачки устанавливается горизонтальный естественный уровень грунтовых вод и до начала откачки движения грунтовых вод нет.

После начала откачки уровень грунтовых вод в скважине и вокруг нее в грунте начнет понижаться. Свободная поверхность примет форму, называемую депрессионной воронкой. Для рассматриваемых условий (го-

ризонтальный водоупор, однородный грунт) воронка представляет собой поверхность, образованную вращением кривой депрессии относительно вертикальной оси (скважины).

В течение некоторого времени после начала откачки движение будет неустановившимся. После того как откачиваемые из скважины и поступающий в нее расходы сравняются, по прошествии некоторого промежутка времени движение станет установившимся, а уровень воды в скважине и воронка депрессии – неизменными.

Так как движение плавно изменяющееся, то в каждом данном живом сечении у изучаемого потока гидравлический уклон будет одним и тем же, но J – различным в разных живых сечениях.

Живые сечения представляют собой боковые поверхности цилиндров с текущей высотой h , отстоящих от оси скважины на текущее расстояние r . Гидравлический уклон равен $J = dh / dr$, площадью $\omega = 2\pi rh$.

Расход:

$$Q = k\omega J = 2\pi k r h dh / dr . \quad (15.26)$$

Разделив переменные и проинтегрировав в пределах от $r_{скв}$ до r и от $h_{скв}$ до h , получим при $Q = \text{const}$ и $k = \text{const}$:

$$h^2 - h_{скв}^2 = \frac{Q}{\pi k} \ln \frac{r}{r_{скв}},$$

или

$$h^2 - h_{скв}^2 = 0,73 \frac{Q}{k} \lg \frac{r}{r_{скв}}, \quad (15.27)$$

где $h_{скв}$ – глубина воды в скважине.

По уравнению (15.27) можно определить координаты кривой свободной поверхности. В любой из вертикальных плоскостей, пересекающих область движения по диаметру, очертание кривой свободной поверхности одинаковое, кривая депрессии – выпуклая.

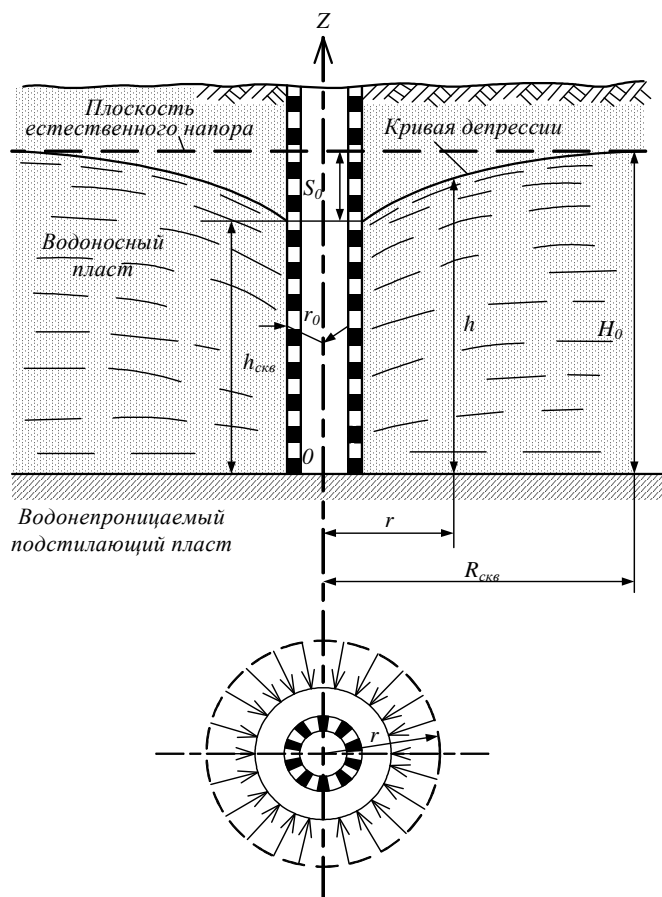


Рис. 15.8. Совершенная водозаборная или дренажная скважина

Введем понятие радиус влияния скважины $R_{скв}$ – расстояние, за пределами которого не наблюдается изменение напора. При $r = R_{скв}$ напор равен естественному напору или мощности водоносного горизонта H_0 . Тогда из (15.27) получаем:

$$Q = 1,36k \frac{H_0^2 - h_{скв}^2}{\lg \frac{R_{скв}}{r_{скв}}}. \quad (15.28)$$

Как видно, наряду с величинами H_0 , $h_{скв}$ (или $S_{скв}$), $r_{скв}$ и k дебит скважины определяется радиусом влияния скважины:

$$R_{скв} = 3000s_0\sqrt{k}, \quad (15.29)$$

где s_0 – понижение уровня воды при откачке, м;
 k – коэффициент фильтрации, м/с.

В предварительных расчетах радиус влияния скважины принимается для мелкозернистых песков 100 – 200; для среднезернистых песков 250 – 500; для крупнозернистых песков 700 – 1000; для мелкого гравия 500 – 600; для крупного гравия 1500 – 3000 м.

Совершенная поглощающая скважина. Такие скважины служат для сброса воды в водоносный слой (рис. 15.9). Глубина воды в скважине $h_{скв}$ больше, чем мощность водоносного пласта H_0 , поэтому кривая депрессии – вогнутая. Здесь анализ делается, исходя из тех же основных положений, что и для водозаборной скважины. Но выражение для гидравлического уклона имеет вид:

$$J = -dh/dr,$$

так как уменьшению h соответствует увеличение r . Тогда для поглощаемого расхода получим:

$$Q = 1,36k \frac{H_0^2 - h_{скв}^2}{\lg \frac{R_{скв}}{r_{скв}}}. \quad (15.30)$$

Совершенная артезианская скважина. Такая скважина (рис. 15.10) прорезает верхний водоупорный пласт, водоносный пласт и доходит до нижнего водоупорного пласта. Грунтовые воды полностью заполняют водоносный пласт и находятся под давлением, большим чем атмосферное. При отсутствии движения плоскость естественного напора располагается на некоторой высоте H_0 от поверхности нижнего водоупорного пласта, которая соответствует есте-

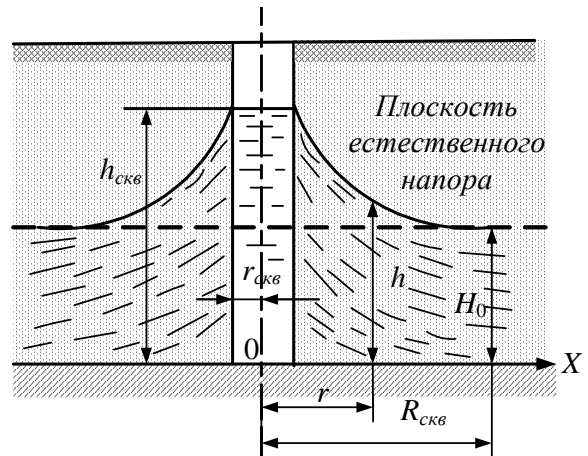


Рис. 15.9. Совершенная поглощающая скважина

ственному напору. Давление в водоносном пласте может быть столь большим, что плоскость естественного напора располагается выше отметок земли (фонтанирующие или самоизливающиеся скважины).

Примем, что верхняя и нижняя границы водоносного пласта плоские и горизонтальные. Следовательно, мощность водоносного пласта постоянна и равна t .

По отметкам воды в наблюдательных скважинах при откачках можно определить положение депрессионной воронки.

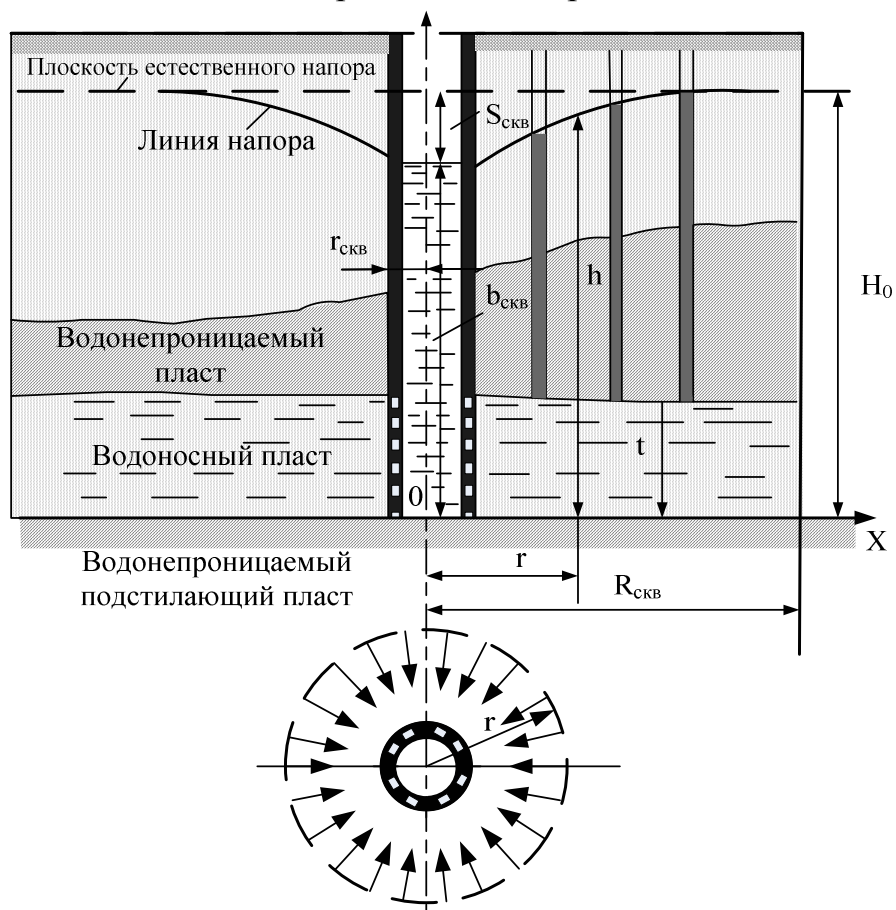


Рис. 15.10. Совершенная артезианская скважина

Как и при безнапорном движении к водозаборной скважине, вначале процесс неустановившийся, лишь спустя некоторое время движение становится установившимся, уровень воды в скважине и очертание поверхности воронки депрессии – неизменными; откачиваемый и поступающий в скважину расходы – равными. Живые сечения представляют собой боковые поверхности цилиндров $\omega = 2\pi r t$. Гидравлический уклон $J = dh / dr$ и постоянен в каждом живом сечении вследствие плавной изменяемости движения. Тогда уравнение расхода можно записать в виде:

$$Q = 2k\pi r t dh / dr . \quad (15.31)$$

После разделения переменных и интегрирования получим с учетом того, что Q , k и t не изменяются:

$$h - h_{\text{скв}} = 0,37 \frac{Q}{kt} \lg \frac{r}{r_{\text{скв}}},$$

где $h_{\text{скв}}$ – глубина воды в скважине;
 r – расстояние по радиусу до сечения, где напор равен h ;
 $r_{\text{скв}}$ – радиус скважины.
 Дебит колодца определим, если примем $r = h_{\text{скв}}$

$$Q = 2,73k \frac{ktH_0 - h_{\text{скв}}}{\lg \frac{R_{\text{скв}}}{r_{\text{скв}}}}. \quad (15.32)$$

8. ПРИТОК К ГОРИЗОНТАЛЬНЫМ ВОДОПРИЕМНЫМ УСТРОЙСТВАМ

Водосборная галерея. Найдем приток к водосборной галерее при безнапорном плавно изменяющемся движении грунтовых вод по горизонтальному водопроницаемому пласту (рис. 15.11). Дно галереи расположено на водоупоре. К галерее с двух сторон притекает удельный расход, равный удвоенному удельному расходу, определяемому по (15.25).

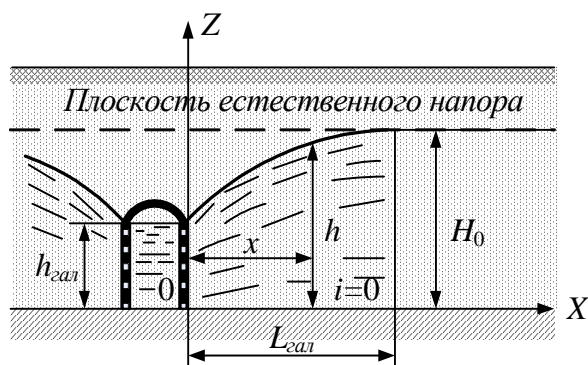


Рис. 15.11. Водосборная галерея

Уравнение свободной поверхности имеет вид:

$$h^2 - h_{\text{гал}}^2 = 2q/k \cdot x,$$

где x – расстояние от внешней стенки галереи до створа с текущей глубиной h .

Если ввести понятие длина влияния галереи $L_{\text{гал}}$, то при $x = L_{\text{гал}}$ можно получить для удельного расхода, притекающего к галерее с двух сторон:

$$q = k(H_0^2 - h_{\text{гал}}^2) / L_{\text{гал}}.$$

Расход, поступающий в галерею длиной B , при двустороннем поступлении:

$$Q = \frac{kB(H_0^2 - h_{\text{гал}}^2)}{L_{\text{гал}}}. \quad (15.33)$$

Прямоугольная перемычка. Рассмотрим перемычку прямоугольного поперечного сечения из однородного грунта, расположенную на горизонтальном водоупоре (рис. 15.12).

Вертикальность стенок обеспечивается ограждающими конструкциями. Фильтрация воды происходит по всей смоченной вертикальной поверхности, коэффициент фильтрации k постоянный.

Для этого случая, также как и для водосборной галереи, справедливо уравнение (15.25)

$$q = \frac{k}{2l} (h_1^2 - h_2^2) \quad (15.34)$$

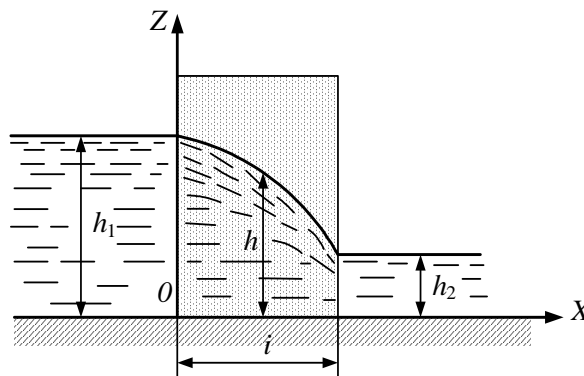


Рис. 15.12. Прямоугольная перемычка

КОНТРОЛЬНЫЕ ВОПРОСЫ

1. Что такое фильтрация?
2. Что такое пористость?
3. Что называется коэффициентом пористости?
4. Что такое поверхностная пористость?
5. Какой грунт называется однородным?
6. Какой грунт называется изотропным?
7. Какой грунт называется фиктивным?
8. Что называется скоростью фильтрации?
9. Запишите закон фильтрации Дарси.
10. Что такое коэффициент фильтрации?
11. Что называется проницаемостью.
12. Охарактеризуйте плавно изменяющееся движение грунтовых вод.
13. Охарактеризуйте резко изменяющееся движение грунтовых вод.
14. Охарактеризуйте равномерное движение грунтовых вод.
15. Запишите формулу для определения расхода при равномерном ламинарном движении грунтовых вод.
16. Изобразите форму кривой депрессии при прямом уклоне водоупора.
17. Изобразите форму кривой депрессии при обратном уклоне водоупора.
18. Изобразите форму кривой депрессии при нулевом уклоне водоупора.
19. Изобразите движение грунтовых вод к совершенной водозаборной скважине.
20. Изобразите движение грунтовых вод к совершенной поглощающей скважине.
21. Изобразите движение грунтовых вод к совершенной артезианской скважине.

ГЛОССАРИЙ

<i>Абсолютное полное гидростатическое давление</i>	Напряжение сжатия жидкости, фактически существующее в данной точке.
<i>Архимедова сила</i>	Сила, действующая со стороны жидкости или газа на погруженное в них тело.
<i>Атмосферное давление</i>	Давление атмосферного воздуха на находящиеся в нем предметы и на земную поверхность. В каждой точке атмосферы атмосферное давление равно весу вышележащего столба воздуха с основанием, равным единице площади. С высотой атмосферное давление убывает.
<i>Аэрация потока жидкости</i>	Насыщение жидкости воздухом в процессе ее движения.
<i>Аэродинамика</i>	Раздел гидродинамики, изучающий законы движения газообразной среды и ее взаимодействия с движущимися в ней твердыми телами. Основными задачами аэродинамики являются: – определение сил, действующих на обтекаемое газом тело; – распределение давления на поверхность тела; – распределение скоростей в газе, обтекающем тело.
<i>Аэродинамическая сила</i>	Сила, с которой газообразная среда действует на поверхность движущегося в ней твердого тела. Полная аэродинамическая сила раскладывается: 1) на аэродинамическое сопротивление; 2) на подъемную силу; 3) на боковую силу, перпендикулярную аэродинамическому сопротивлению и подъемной силе
<i>Аэростатика</i>	Раздел механики, изучающий условия равновесия газов и действие неподвижных газов на погруженные в них твердые тела. Основными задачами аэростатики являются: – исследование зависимости давления в атмосфере от высоты; – исследование поддерживающей силы, которая действует на плавающие в воздухе тела.
<i>Бар</i>	Внесистемная единица давления. Один бар равен силе в 1 000 000 дин, действующей на площадь в 1 см ² , что эквивалентно давлению ртутного столба высотой в 750,08 мм или 100 кПа.
<i>Бурное состояние потока</i>	Состояние потока при глубине меньше критической.
<i>Вакуумметрическое давление (вакуум)</i>	Разность между атмосферным давлением и полным (абсолютным) давлением в жидкости (газе).
<i>Вес тела</i>	Сила, с которой тело, находящееся в силовом (гравитационном) поле, действует на опору или на подвес.
<i>Вещество</i>	Вид материи, имеющий атомарно-молекулярную или плазменную структуру. Частицы вещества имеют массу покоя, не равную нулю.
<i>Винтовое движение жидкости</i>	Частный случай вихревого движения, когда вектор угловой скорости совпадает по направлению с вектором линейной скорости данной частицы.

<i>Вихревая трубка</i>	Трубка, образованная системой вихревых линий, проходящих через точки элементарного замкнутого контура.
<i>Вихревая линия</i>	Линия, касательные ко всем точкам которой являются векторами вихря в этих точках.
<i>Вихревое движение жидкости</i>	Движение жидкости с вращением ее частиц вокруг своих центров тяжести.
<i>Вихревой шнур</i>	Масса движущейся жидкости, заключенная в вихревой трубке.
<i>Внутреннее трение</i>	Совокупность процессов: – происходящих в твердых, жидких и газообразных телах при их деформации; – приводящих к необратимому рассеянию механической энергии и ее превращению во внутреннюю энергию.
<i>Вода</i>	Химическое соединение водорода и кислорода, существующее в жидком, твердом и газообразном состояниях.
<i>Водоворот</i>	Зона в потоке, характеризующаяся круговым замкнутым движением воды, возникающим: – в результате слияния двух течений; – при обтекании течением выступов берега и дна; – при резком расширении русла. Морские водовороты вызываются столкновением приливных и отливных волн и встречных течений.
<i>Водоворотная зона</i>	Область, занятая вращающимися массами жидкости, граничащая с основным течением данного потока.
<i>Водоизмещение</i>	Объем погруженной в жидкость части плавающего тела.
<i>Водослив</i>	Любая преграждающая поток стенка, через которую происходит перелив потока.
<i>Воздушное течение</i>	Система ветров, возникающая в тропосфере и стратосфере и охватывающая обширные пространства. Воздушное течение может входить в систему общей циркуляции атмосферы или иметь местное значение.
<i>Волны ветровые</i>	Волны на свободной поверхности воды, обусловленные воздействием ветра.
<i>Вторичные (секундарные) течения</i>	Течения, сопутствующие основному поступательному движению жидкости данного потока, например поперечная циркуляция на повороте.
<i>Высота приведенная</i>	Высота столба жидкости, который соответствует абсолютному (полному) давлению в данной точке жидкости.
<i>Высота пьезометрическая</i>	Высота столба жидкости, вес которой при давлении, равном нулю на его свободной поверхности, уравнивает давление в данной точке, то есть высота столба жидкости, равная $p / \rho \cdot g$.
<i>Вязкая жидкость</i>	Жидкость, обладающая вязкостью (термин, противоположный термину «невязкая жидкость»).
<i>Вязкость</i>	Свойство жидкости оказывать сопротивление относительному движению (сдвигу) частиц жидкости.
<i>Газообразные жидкости</i>	Жидкости, которые: – занимают все предоставленное им пространство; – не имеют свободной поверхности; и – значительно изменяют свой объем, сжимаясь и расширяясь под воздействием внешних сил.

<i>Гидравлика</i>	Отдел механики жидкости, изучающий кроме общих законов равновесия и движения жидкости специальные вопросы, связанные с инженерной практикой.
<i>Гидравлическая крупность</i>	Скорость осаждения твердых частиц в неподвижной жидкости.
<i>Гидравлический показатель русла</i>	Степень, в которую надо возвести отношение глубин потока в данном открытом русле, чтобы получить квадрат отношения соответствующих расходных характеристик.
<i>Гидравлический прыжок</i>	Форма скачкообразного перехода потока жидкости из бурного состояния в спокойное.
<i>Гидравлический удар</i>	Резкое изменение давления жидкости при напорном режиме, вызываемое резким изменением скорости за весьма малый промежуток времени.
<i>Гидравлический уклон</i>	Уменьшение удельной энергии потока, отнесенное к его длине.
<i>Гидроаэродинамика</i>	Раздел физики, изучающий законы движения жидкостей и газов и взаимодействия жидкостей и газов с различными телами при их относительном движении.
<i>Гидродинамика</i>	Раздел механики жидкости (гидромеханики), изучающий движение жидкости, а также взаимодействие между жидкостью и твердыми телами при их относительном движении.
<i>Гидродинамическая сетка</i>	Сетка криволинейных квадратов, образованная пересечением семейства линий равного потенциала скорости и семейства линий тока (линий движения).
<i>Гидромеханика</i>	Механика жидкости, раздел механики, изучающий движение и равновесие жидкости, а также взаимодействие между жидкостью и твердыми телами, полностью или частично погруженными в жидкость.
<i>Гидростатика</i>	Раздел гидравлики, изучающий жидкости, находящиеся в состоянии относительного покоя, когда отсутствуют перемещения частиц относительно друг друга.
<i>Гидростатический парадокс</i>	Свойство жидкостей, заключающееся в том, что сила тяжести жидкости, налитой в сосуд, может отличаться от силы, с которой эта жидкость действует на дно сосуда
<i>Гидростатическое давление</i>	Давление, вызываемое весом жидкости. Гидростатическое давление зависит от координат точки, в которой оно измеряется.
<i>Гравитационные силы</i>	Силы, возникающие при гравитации. Гравитационные силы определяются законом всемирного тяготения.
<i>Градиент скорости</i>	Интенсивность изменения скорости по заданному направлению, обычно по нормали к направлению скорости.
<i>Давление</i>	Физическая скалярная величина, равная отношению перпендикулярной составляющей силы, равномерно распределенной по поверхности тела, к площади этой поверхности.
<i>Давление жидкости на стенку</i>	Сила, с которой жидкость давит на рассматриваемую площадь заданной плоской или криволинейной поверхности.
<i>Давление манометрическое</i>	Превышение давления в жидкости (газе) над атмосферным.
<i>Движение безвихревое (потенциальное)</i>	Движение жидкости без вращения ее частиц вокруг своих центров тяжести.

<i>Движение безнапорное</i>	Движение жидкости со свободной поверхностью.
<i>Движение ламинарное</i>	Движение жидкости без пульсации скорости и, следовательно, без молярного перемешивания жидкости.
<i>Движение одномерное</i>	Движение жидкости вдоль некоторой оси, при котором его характеристики (скорость, давление и др.) Не зависят от расстояния частиц от этой оси.
<i>Движение осесимметричное</i>	Движение жидкости, при котором поле скоростей движения, давлений и других характеристик одинаково для любых плоскостей, проходящих через ось симметрии.
<i>Движение плавно изменяющееся</i>	Неравномерное движение жидкости, при котором кривизна линий тока и угол расхождения между ними весьма малы.
<i>Движение плоское (плоскопараллельное)</i>	Движение жидкости, параллельное некоторой неподвижной плоскости, при котором его характеристики (скорость, давление и др.) Не зависят от расстояния частиц жидкости от этой плоскости.
<i>Движение пробковое</i>	Движение, при котором газовая фаза смеси периодически полностью занимает поперечное сечение трубопровода.
<i>Движение равномерное</i>	Движение, при котором скорости в сходственных точках двух смежных сечений равны между собой.
<i>Движение спокойное</i>	Движение жидкости в открытом русле при глубинах более критической.
<i>Движение турбулентное</i>	Движение жидкости с пульсацией скорости вследствие молярного перемешивания жидкости.
<i>Движение установившееся</i>	Движение жидкости, при котором его характеристики в любой точке потока остаются неизменными во времени.
<i>Дебит (в вопросах движения грунтовых вод)</i>	Фильтрационный расход (в частности, приток к колодцам).
<i>Действительная средняя скорость фильтрации</i>	Отношение расхода потока через элементарную площадку, выделенную в поперечном сечении фильтрующей части пористой среды, к площади пор на рассматриваемой элементарной площадке.
<i>Динамическая вязкость (или коэффициент вязкости)</i>	Характеристика вязкости жидкости, выражаемая отношением касательного напряжения в точке поверхности соприкосновения слоев жидкости к градиенту скорости в данной точке по нормали к поверхности соприкосновения при движении жидкости параллельными слоями.
<i>Живое сечение потока жидкости</i>	Поверхность, являющаяся геометрическим местом частиц жидкости, скорости которых перпендикулярны к соответствующим элементам поверхности. Для установившегося течения жидкости в заполненной гладкой трубе живое сечение потока задается плоскостью, перпендикулярной оси трубы и ограниченной внутренней поверхностью трубы.
<i>Жидкая фаза</i>	Агрегатное состояние вещества, промежуточное между твердым и газообразным состояниями. В этом состоянии молекулы вещества: – обладают большей энергией, чем молекулы твердого тела; – менее плотно соединены друг с другом; – способны преодолевать силы взаимного притяжения.

<i>Жидкость</i>	Тело, обладающее свойством текучести, т.е. Способное сколь угодно сильно изменять свою форму под действием сколь угодно малых сил, но в отличие от газа весьма мало изменяющее свою плотность при изменении давления.
<i>Жидкость гидрофобная</i>	Водоотталкивающая жидкость.
<i>Жидкость идеальная (невязкая)</i>	Модель жидкости, наделенная свойством несопротивляемости усилиям сдвига.
<i>Жидкость капельная</i>	Термин, который применяется для отличия жидкости от газа в тех случаях, когда газ рассматривают как «сжимаемую жидкость».
<i>Жидкость многофазная</i>	Жидкость, представляющая собой механическую смесь капельной жидкости, влекомых ею наносов (твердая фаза) и газовых включений (в форме пузырьков).
<i>Жидкость ньютоновская</i>	Вязкая жидкость, точно отвечающая закону трения жидких тел Ньютона $\tau = \mu \frac{du}{dn}$; неньютоновская – жидкость не отвечающая этим законам.
<i>Жидкость однородная</i>	Жидкость, плотность которой во всех точках постоянна
<i>Жидкость реальная</i>	Жидкость действительная, обладающая всеми характерными для нее физическими свойствами (обычно противопоставляется термину «идеальная жидкость»).
<i>Закон Архимеда</i>	Физический закон, определяющий силу Архимеда: На тело, погруженное в жидкость (газ), действует выталкивающая сила: – численно равная весу жидкости (газа), вытесненной этим телом; – направленная в сторону, противоположную направлению веса тела; – приложенная в центре тяжести жидкости (газа) объема, занимаемого погруженной частью тела.
<i>Закон Бернулли</i>	Физический закон, в соответствии с которым в каждой точке установившегося потока жидкости сумма внешнего, гидростатического и динамического давления есть величина постоянная.
<i>Закон Паскаля</i>	Основной закон гидростатики, в соответствии с которым жидкости и газы передают производимое на них давление одинаково по всем направлениям. На основе закона паскаля работают гидравлические устройства, тормозные системы автомобилей, домкраты, прессы и т.п.
<i>Идеальная жидкость</i>	Жидкость, обладающая: – абсолютной подвижностью: отсутствием сил трения и касательных напряжений; – абсолютной неизменностью объема под воздействием внешних сил; – отсутствием вязкости. Идеальная жидкость является физической моделью реальных жидкостей.
<i>Инверсия струи</i>	Изменение формы поперечного сечения струи по ее длине (при истечении жидкости из отверстия в атмосферу).

<i>Кавитация</i>	Явление нарушения сплошности текущей жидкости из-за выделения внутри нее пузырьков газа или паров самой жидкости.
<i>Капельные жидкости</i>	Вода, нефть, керосин и другие малосжимаемые жидкости, обладающие определенным объемом, величина которого практически не изменяется под воздействием внешних сил. Капельные жидкости не всегда заполняют предоставленный им объем, обычно они образуют ограниченную поверхность.
<i>Капля</i>	Небольшой объем жидкости, ограниченный в состоянии равновесия поверхностью вращения. Форма капли определяется действием сил поверхностного натяжения и внешних сил. Капли образуются при стекании жидкости с края поверхности или из малых отверстий, а также при конденсации пара на твердой несмачиваемой поверхности на центрах конденсации.
<i>Кинематическая вязкость ν</i>	Отношение динамической вязкости к плотности жидкости.
<i>Кипение</i>	Процесс парообразования, происходящий во всем объеме жидкости. При кипении происходит испарение в растворенные в жидкости пузырьки воздуха. С увеличением давления в пузырьках они всплывают на поверхность и лопаются.
<i>Коэффициент кинетической энергии потока (коэффициент Кориолиса)</i>	Отношение действительной удельной величины кинетической энергии потока к величине удельной кинетической энергии, вычисленной в предположении, что скорости во всех точках живого сечения равны средней скорости.
<i>Коэффициент количества движения потока (коэффициент Буссинеска)</i>	Отношение действительной величины количества движения потока к величине количества движения, вычисленного в предположении, что скорости во всех точках живого сечения равны средней скорости потока.
<i>Коэффициент сопротивления по длине (коэффициент Дарси)</i>	Безразмерная величина, зависящая от шероховатости стенок русла и числа Рейнольдса.
<i>Коэффициент фильтрации</i>	Скорость фильтрации при гидравлическом уклоне, равном единице.
<i>Коэффициент Шези (или скоростной множитель)</i>	Наименование размерного коэффициента C в формуле средней скорости потока при равномерном движении, то есть в формуле Шези $v = C \cdot \sqrt{R \cdot i}$.
<i>Кривая депрессии</i>	Линия, изображающая на плоскости свободную поверхность грунтового потока.
<i>Кривая подпора</i>	Кривая свободной поверхности потока, в котором глубина возрастает в направлении движения.
<i>Кривая спада</i>	Кривая свободной поверхности потока, в котором глубина убывает в направлении движения.
<i>Критическая глубина</i>	Глубина потока, при которой удельная энергия сечения для заданного расхода достигает минимального значения.
<i>Критическая скорость Рейнольдса</i>	Величина средней скорости потока, соответствующая критическому числу Рейнольдса при данных условиях.

<i>Критический уклон</i>	Уклон дна, при котором нормальная глубина потока равна критической глубине.
<i>Линия тока</i>	Линия, проведенная через ряд последовательно расположенных точек, скорость течения в которых направлена по касательной к этой линии.
<i>Манометр</i>	Прибор, предназначенный для измерения давления или разности давлений жидкостей и газов. Действие манометра основано на зависимости ряда физических параметров от давления.
<i>Мертвое пространство</i>	Часть водного сечения, в которой не наблюдается течение воды.
<i>Местные потери напора</i>	Затраты удельной энергии потока на преодоление местных сопротивлений.
<i>Метацентрическая высота</i>	Расстояние от метацентра до центра тяжести тела.
<i>Метацентрический радиус</i>	Расстояние от метацентра до центра водоизмещения в равновесном состоянии плавающего тела.
<i>Механика сплошных сред</i>	Раздел механики, изучающий движение и равновесие газов, жидкостей и деформируемых твердых тел. В механике сплошных сред: – вещество рассматривают как непрерывную среду, пренебрегая его молекулярным/атомным строением; – считают непрерывным распределение в среде всех ее характеристик: плотности, напряжений, скоростей частиц и др. Механика сплошных сред подразделяется на гидроаэромеханику, газовую динамику, теорию упругости, теорию пластичности и другие разделы.
<i>Миллиметр ртутного столба (мм рт. ст.)</i>	Внесистемная единица давления. 1 мм рт. ст. = гидростатическое давление 1 мм ртутного столба плотностью 13595,1 кг/м ³ при 0 °С и нормальном значении ускорения свободного падения. 1 мм рт. ст. = 133,322 Па.
<i>Напор</i>	Сумма трех высот: высоты положения, высоты давления и скоростной высоты.
<i>Нормальная атмосфера (атм)</i>	Внесистемная единица давления, равная давлению столба ртути 760 мм при 0 °С, плотности ртути 13595,1 кг/м ³ и нормальном ускорении свободного падения. 1 атм = 101325 Па
<i>Нормальная глубина</i>	Глубина потока при равномерном движении.
<i>Парциальное давление газа</i>	Давление, которое создал бы каждый из газов смеси, если остальные газы удалить из объема, занимаемого смесью. Давление смеси газов определяется законом Дальтона.
<i>Паскаль</i>	Единица давления в СИ. 1 паскаль = давлению, вызываемому силой 1 Н, равномерно распределенной по поверхности площадью 1 м ² , расположенной перпендикулярно силе.
<i>Перегретая жидкость</i>	Жидкость, имеющая температуру выше температуры кипения при данном давлении. Перегретая жидкость может быть получена нагреванием в отсутствие в ней центров кипения. Такое состояние жидкости неустойчиво.

<i>Переохлажденная жидкость</i>	Жидкость, имеющая температуру ниже температуры кристаллизации при данном давлении. Переохлажденная жидкость может быть получена охлаждением в отсутствие центров кристаллизации. Состояние переохлаждения жидкости неустойчиво.
<i>Потери напора по длине</i>	Затраты удельной энергии потока жидкости на преодоление сил трения, пропорциональные длине расчетного участка.
<i>Поток жидкости</i>	Движение массы жидкости, ограниченной системой поверхностей твердых тел и/или поверхностей соприкосновения жидких и газообразных тел.
<i>Поток жидкости</i>	Движение массы жидкости, ограниченной системой поверхностей твердых тел и/или поверхностей соприкосновения жидких и газообразных тел.
<i>Пульсация давления</i>	Колебательное отклонение давления в данной точке от его среднего значения.
<i>Пульсация скорости</i>	Колебательное отклонение местной скорости от ее среднего значения на величину $\pm \Delta u$.
<i>Пьезометрический уклон</i>	Уменьшение потенциальной энергии потока, отнесенное к его длине.
<i>Расход</i>	Объем жидкости, протекающий в единицу времени через поперечное сечение потока.
<i>Расходная характеристика</i>	Расход в заданном русле при гидравлическом уклоне, равном единице.
<i>Реальные жидкости</i>	Жидкости, обладающие: – сжимаемостью; – сопротивлением сдвигающим усилиям; – вязкостью.
<i>Речная гидравлика</i>	Раздел гидравлики, в котором рассматриваются вопросы движения воды в речных потоках, перемещение ими наносов и процессы формирования русла.
<i>Свободная поверхность</i>	Поверхность раздела между жидкостью и газообразной средой с постоянным давлением.
<i>Скоростная высота (скоростной напор)</i>	Высота, при свободном падении с которой частица жидкости приобретает данную скорость, то есть высота, равная $v^2 / 2g$.
<i>Скорость местная</i>	Скорость в данной точке
<i>Скорость осредненная</i>	Средняя величина местных скоростей за достаточно большой промежуток времени.
<i>Скорость фильтрации</i>	Средняя скорость потока, равная отношению фильтрационного расхода Q к поперечному сечению фильтрующей среды.
<i>Сообщающиеся сосуды</i>	Сосуды, имеющие в нижней части соединительные каналы. Если капиллярными явлениями можно пренебречь, то в сообщающихся сосудах свободные поверхности покоящейся жидкости находятся на одном уровне.
<i>Сопряженные (взаимные) глубины</i>	Глубины потока перед прыжком и за ним.

<i>Спокойное состояние потока</i>	Состояние потока при глубине потока больше критической.
<i>Средняя скорость потока</i>	Скорость, с которой должны были бы двигаться все частицы жидкости через живое сечение потока, чтобы расход был равен расходу, проходящему через это сечение при действительном распределении скоростей.
<i>Техническая атмосфера (ат)</i>	Внесистемная единица давления, равная давлению 9,80665 Н/см ² . 1 ат = 98066,5 Па
<i>Течение в водоеме</i>	Перемещение водной массы в определенном направлении, ограничиваемое берегами, дном водоема, неподвижной водной массой или водной массой, перемещающейся в другом направлении.
<i>Торричелли (Торр)</i>	Внесистемная единица давления, равная 1 мм рт. ст. 1 торр = 133,332 Па
<i>Трубка Пито</i>	Прибор для измерения динамического давления текущей жидкости, представляющий собой изогнутую трубку, отверстие которой расположено перпендикулярно линиям тока жидкости, а противоположное колено ориентировано вертикально. Высота столба жидкости в вертикальном колене прямо пропорциональна динамическому давлению жидкости.
<i>Трубка тока</i>	Трубка, образованная системой линий тока, проходящих через точки малого замкнутого контура.
<i>Удельная энергия</i>	Механическая энергия жидкости, приходящаяся на единицу весового расхода, определяемая относительно произвольно выбранной горизонтальной плоскости (численно равна напору.)
<i>Удельный расход</i>	Величина расхода, приходящегося в среднем на единицу ширины водослива или канала прямоугольного сечения.
<i>Уклон дна русла</i>	Интенсивность понижения дна русла вдоль по течению жидкости; определяется по формуле $i = -\frac{dz}{ds}$.
<i>Уравнение неразрывности</i>	Для стационарного течения жидкости – соотношение, связывающее: – плотность жидкости; – скорость жидкости в трубе; и – площадь поперечного сечения трубы.
<i>Фильтрация</i>	Движение жидкости через пористую среду.
<i>Формула Торричелли</i>	Выражение, определяющее скорость вытекания жидкости через отверстие в стенке сосуда в зависимости от расстояния от оси отверстия до поверхности жидкости.
<i>Число Рейнольдса (Re)</i>	Отношение сил инерции к силам вязкости. Число Рейнольдса используется в гидродинамике для моделирования условий обтекания потоком различных тел, а также для установления режима движения жидкости в трубах и руслах.

ПРИЛОЖЕНИЕ 1

Таблица 1

Размерности величин в различных системах измерения

Величина	СИ	Перевод в другие единицы
Длина	м	$1 \text{ м} = 100 \text{ см} = 1000 \text{ мм}$
Площадь	м^2	$1 \text{ м}^2 = 10^4 \text{ см}^2 = 10^6 \text{ мм}^2$
Объем	м^3	$1 \text{ м}^3 = 10^6 \text{ см}^3 = 1000 \text{ л}$
Масса	кг	$1 \text{ кг} = 1000 \text{ г}$
Сила, вес	Н	$10 \text{ Н} \approx 1 \text{ кгс} = 10^{-3} \text{ тс}$
Плотность	кг/м^3	$1000 \text{ кг/м}^3 = 1 \text{ г/см}^3$
Удельный вес	Н/м^3	$10^4 \text{ Н/м}^3 = 1 \text{ тс/м}^3$
Вязкость кинематическая	$\text{м}^2/\text{с}$	$1 \text{ м}^2/\text{с} = 10^4 \text{ см}^2/\text{с}$
Давление	$\text{Па} = \text{Н/м}^2$	$100000 \text{ Па} \approx 1 \text{ ат} = 1 \text{ кгс/см}^2 = 10 \text{ м вод. ст.} = 760 \text{ мм рт. ст.}$

Таблица 2

Связь между единицами давления

Единица	Па	дин/см ²	кгс/м ²	кгс/см ²	атм.	мм рт. ст.
1 Па	1	10	0,102	$1,02 \cdot 10^{-5}$	$9,87 \cdot 10^{-6}$	$7,5 \cdot 10^{-3}$
1 дин/см ²	0,1	1	$1,02 \cdot 10^{-2}$	$1,02 \cdot 10^{-6}$	$9,87 \cdot 10^{-7}$	$7,5 \cdot 10^{-4}$
1 кгс/м ²	9,81	98,1	1	10^{-4}	$9,68 \cdot 10^{-5}$	$7,36 \cdot 10^{-2}$
1 кгс/см ²	$9,81 \cdot 10^4$	$9,81 \cdot 10^5$	10^4	1	0,968	$7,36 \cdot 10^2$
1 атм	$1,01 \cdot 10^5$	$1,01 \cdot 10^6$	$1,03 \cdot 10^4$	1,03	1	$7,5 \cdot 10^2$
1 мм рт. ст.	$1,33 \cdot 10^2$	$1,33 \cdot 10^3$	13,6	$1,36 \cdot 10^{-3}$	$1,32 \cdot 10^{-3}$	1

Таблица 3

Зависимость давления насыщенных паров воды от температуры

$t, ^\circ\text{C}$	-30	-20	-10	0	10	20	30	40	50
$p_{\text{н.п.}}, \text{Па}$	50,5	125,6	279,6	612	1179	2335	4240	7360	12320

Таблица 4

Зависимость коэффициента кинематической вязкости воды от температуры

$t, ^\circ\text{C}$	0	5	7	10	12
$\nu, \frac{\text{см}^2}{\text{с}}$	0,0179	0,0152	0,0143	0,0131	0,0124
$t, ^\circ\text{C}$	15	17	20	25	30
$\nu, \frac{\text{см}^2}{\text{с}}$	0,0114	0,0109	0,0101	0,009	0,008

Таблица 5

Плотность ρ воды

$t, ^\circ\text{C}$	+10	+20	+30	+40	+50
$\rho, \text{кг/м}^3$	999,73	998,23	995,67	992,24	988,07

Таблица 6

Шероховатость труб

Характеристика поверхности труб	Материал	$\Delta, \text{мм}$
1. Цельнотянутые трубы	из латуни	0,0015 – 0,01
	новые стальные	0,02 – 0,1
	стальные, находящиеся в эксплуатации	1,2 – 1,5
2. Цельносварные стальные трубы	новые	0,04 – 0,1
	бывшие в эксплуатации	0,1 – 0,15
3. Чугунные трубы	новые	0,25 – 1,0
	новые битумизированные	0,1 – 0,15
	бывшие в эксплуатации	1,0 – 1,5
4. Бетонные и асбестоцементные трубы	бетонные трубы при хорошей поверхности с затиркой	0,3 – 0,8
	бетонные трубы с шероховатой поверхностью	3,0 – 9,0
	новые асбестоцементные трубы	0,05 – 0,1
	асбестоцементные трубы, бывшие в эксплуатации	0,6
5. Стекланые трубы	трубы из чистого стекла	0,0015 – 0,01

Таблица 7

Значения коэффициента при внезапном расширении трубопровода

$n = \frac{\omega_2}{\omega_1}$	10	9	8	7	6	5	4	3	2	1
$\zeta_{в.р}$	81	64	49	36	25	16	9	4	1	0

Таблица 8

Значение коэффициента $\zeta_{в.с.}$ при внезапном сужении трубопровода

$n = \frac{\omega_2}{\omega_1}$	0,01	0,1	0,2	0,3	0,4	0,5	0,6	0,7	0,8	0,9	1
$\zeta_{в.с.}$	0,41	0,4	0,38	0,36	0,34	0,3	0,27	0,2	0,16	0,1	0

Таблица 9

Значения коэффициента $\zeta_{\text{диафр}}$ диафрагмы в трубопроводе

$n_{\text{диафр}} = \omega_0 / \omega$	0,1	0,2	0,3	0,4	0,5	0,6	0,7
$\zeta_{\text{диафр}}$	224	60,2	19,9	9,8	4,4	2,4	1,22

Таблица 10

Значения A и $\zeta_{\text{кв}}$ для некоторых местных сопротивлений

Наименование сопротивлений	A	$\zeta_{\text{кв}}$
Пробочный кран	150	0,40
Вентиль обыкновенный	3000	4,0
Вентиль «Косва»	900	2,5
Угловой вентиль	400	0,8
Шаровой клапан	5000	45
Угольник 90°	400	1,4
Угольник 135°	600	0,4
Колено 90°	130	0,2
Тройник	150	0,3
Задвижка (полное открытие)	75	0,15
Задвижка ($n = 0,75$)	350	0,2
Задвижка ($n = 0,5$)	1300	2,0
Задвижка ($n = 0,25$)	3000	20
Диафрагма ($n = 0,64$)	70	1
Диафрагма ($n = 0,40$)	120	7
Диафрагма ($n = 0,16$)	500	70
Диафрагма ($n = 0,05$)	3200	800

Таблица 11

Значения $CR^{2,5}$ и $C\sqrt{R}$

$R, \text{м}$	$n = 0,012$		$n = 0,014$		$n = 0,017$		$n = 0,020$		$n = 0,225$		$n = 0,025$		$n = 0,0275$		$n = 0,030$	
	$CR^{2,5}$	$C\sqrt{R}$	$CR^{2,5}$	$C\sqrt{R}$	$CR^{2,5}$	$C\sqrt{R}$	$CR^{2,5}$	$C\sqrt{R}$	$CR^{2,5}$	$C\sqrt{R}$	$CR^{2,5}$	$C\sqrt{R}$	$CR^{2,5}$	$C\sqrt{R}$	$CR^{2,5}$	$C\sqrt{R}$
0,05	0,034	13,48	0,027	10,82	0,020	8,00	0,015	6,02	0,012	4,78	0,009	3,79	0,007	2,98	0,006	2,30
06	0,054	15,10	0,044	12,19	0,033	9,10	0,025	6,94	0,020	5,58	0,016	4,49	0,013	3,60	0,010	2,86
07	0,081	16,63	0,066	13,48	0,050	10,15	0,039	7,81	0,031	6,34	0,025	5,17	0,021	4,21	0,017	3,40
08	0,116	18,07	0,094	14,70	0,071	11,14	0,055	8,64	0,045	7,07	0,037	5,81	0,031	4,79	0,025	3,93
09	0,157	19,44	0,128	15,87	0,098	12,08	0,079	9,44	0,063	7,77	0,052	6,44	0,043	5,35	0,036	4,44
0,10	0,207	20,74	0,170	16,98	0,130	12,99	0,102	10,20	0,084	8,45	0,070	7,04	0,059	5,89	0,049	4,94
11	0,266	22,00	0,218	18,05	0,168	13,87	0,132	10,94	0,110	9,10	0,093	7,63	0,077	6,42	0,066	5,42
12	0,333	23,21	0,275	19,09	0,210	14,72	0,168	11,66	0,140	9,74	0,118	8,20	0,100	6,94	0,085	5,89
13	0,411	24,38	0,339	20,09	0,262	15,54	0,209	12,36	0,175	10,36	0,148	8,76	0,126	7,45	0,107	6,36
14	0,500	25,51	0,411	21,06	0,319	16,34	0,255	13,04	0,215	10,97	0,183	9,30	0,156	7,94	0,133	6,81
45	0,598	26,61	0,495	22,01	0,385	17,12	0,309	13,71	0,260	11,56	0,221	9,83	0,190	8,43	0,163	7,25
16	0,709	27,69	0,588	22,93	0,459	17,88	0,368	14,35	0,311	12,13	0,265	10,36	0,228	8,90	0,197	7,69
17	0,830	28,73	0,690	23,83	0,538	18,63	0,433	14,99	0,368	12,71	0,314	10,87	0,271	9,37	0,235	8,12
18	0,960	29,75	0,800	24,70	0,625	19,35	0,502	15,61	0,430	13,26	0,368	11,37	0,318	9,83	0,277	8,55
19	1,11	30,75	0,926	25,57	0,725	20,07	0,585	16,23	0,499	13,81	0,429	11,87	0,371	10,29	0,324	8,97
0,20	1,27	31,72	1,06	26,40	0,826	20,76	0,673	16,82	0,575	14,34	0,494	12,35	0,429	10,73	0,375	9,37
21	1,44	32,68	1,20	27,23	0,943	21,45	0,769	17,41	0,658	14,87	0,566	12,83	0,493	11,17	0,431	9,78
22	1,63	33,61	1,35	28,03	1,07	22,12	0,871	17,99	0,746	15,38	0,644	13,30	0,561	11,59	0,493	10,17
23	1,83	34,54	1,52	28,83	1,20	22,78	0,982	18,56	0,841	15,90	0,728	13,77	0,637	12,02	0,559	10,57
24	2,04	35,44	1,70	29,61	1,35	23,43	1,10	19,12	0,945	16,40	0,820	14,22	0,717	12,44	0,631	10,96
25	2,27	36,33	1,90	30,38	1,50	24,07	1,23	19,67	1,06	16,90	0,917	14,67	0,804	12,86	0,709	11,34
26	2,51	37,20	2,11	31,14	1,67	24,70	1,36	20,21	1,18	17,38	1,02	15,12	0,897	13,26	0,792	11,72
27	2,77	38,06	2,32	31,88	1,85	25,32	1,51	20,74	1,30	17,86	1,13	15,55	1,00	13,66	0,881	12,09
28	3,05	38,90	2,56	32,61	2,03	25,94	1,67	21,28	1,44	18,34	1,25	15,99	1,10	14,06	0,977	12,46
29	3,34	39,74	2,80	33,33	2,23	26,54	1,83	21,80	1,58	18,81	1,38	16,41	1,22	14,46	1,08	12,83
0,30	3,65	40,56	3,06	34,05	2,44	27,14	2,01	22,30	1,74	19,28	1,52	16,84	1,34	14,85	1,20	13,90
31	3,98	41,37	3,34	34,75	2,67	27,72	2,19	22,81	1,89	19,72	1,66	17,25	1,46	15,22	1,30	13,54
32	4,32	42,17	3,64	35,44	2,90	28,31	2,39	23,32	2,07	20,18	1,81	17,66	1,60	15,61	1,42	13,89
33	4,67	42,97	3,94	36,14	3,14	28,89	2,59	23,82	2,25	20,63	1,97	18,08	1,74	15,99	1,55	14,25
34	5,06	43,75	4,26	36,81	3,40	29,46	2,80	24,31	2,43	21,08	2,14	18,48	1,89	16,37	1,69	14,60
35	5,45	44,52	4,59	37,49	3,68	30,02	3,04	24,80	2,64	21,52	2,31	18,89	2,05	16,74	1,83	14,95

Продолжение табл. 11

$R, м$	$n = 0,012$		$n = 0,014$		$n = 0,017$		$n = 0,020$		$n = 0,225$		$n = 0,025$		$n = 0,0275$		$n = 0,030$	
	$CR^{2,5}$	$C\sqrt{R}$	$CR^{2,5}$	$C\sqrt{R}$	$CR^{2,5}$	$C\sqrt{R}$	$CR^{2,5}$	$C\sqrt{R}$	$CR^{2,5}$	$C\sqrt{R}$	$CR^{2,5}$	$C\sqrt{R}$	$CR^{2,5}$	$C\sqrt{R}$	$CR^{2,5}$	$C\sqrt{R}$
0,36	5,87	45,28	4,95	38,15	3,97	30,58	3,27	25,28	2,84	21,96	2,50	19,29	2,22	17,11	1,98	15,29
37	6,29	46,04	5,32	38,80	4,25	31,13	3,52	25,76	3,07	22,39	2,69	19,68	2,39	17,47	2,14	15,63
38	6,76	46,78	5,70	39,45	4,54	31,68	3,79	26,24	3,28	22,82	2,87	20,08	2,58	17,84	2,31	15,97
39	7,23	47,52	6,10	40,09	4,90	32,21	4,06	26,70	3,53	23,24	3,11	20,46	2,77	18,19	2,48	16,30
0,40	7,72	48,25	6,52	40,73	5,24	32,75	4,35	27,17	3,79	23,66	3,32	20,85	2,96	18,55	2,66	16,63
41	8,23	48,97	6,95	41,36	5,59	33,28	4,64	27,63	4,05	24,08	3,57	21,23	3,17	18,90	2,85	16,96
42	8,76	49,68	7,40	41,97	5,95	33,80	4,93	28,08	4,31	24,49	3,79	21,60	3,40	19,25	3,05	17,28
43	9,32	50,38	7,86	42,59	6,33	34,31	5,26	28,53	4,61	24,89	4,06	21,97	3,62	19,59	3,26	17,60
44	9,90	51,08	8,36	43,20	6,74	34,83	5,61	28,97	4,90	25,29	4,33	22,34	3,86	19,93	3,47	17,92
45	10,5	51,78	8,87	43,80	7,16	35,34	5,96	29,42	5,20	25,70	4,60	22,72	4,11	20,28	3,70	18,25
46	11,1	52,47	9,40	44,41	7,58	35,85	6,32	29,87	5,52	26,10	4,89	23,09	4,36	20,62	3,93	18,57
47	11,7	53,15	9,94	45,00	8,03	36,35	6,71	30,30	5,85	26,50	5,18	23,45	4,63	20,96	4,17	18,88
48	12,4	53,82	10,5	45,58	8,49	36,84	7,09	30,73	6,21	26,89	5,52	23,80	4,90	21,29	4,42	19,19
49	13,1	54,49	11,1	46,17	8,96	37,34	7,46	31,16	6,54	27,28	5,81	24,16	5,19	21,62	4,67	19,50
0,50	13,8	55,14	11,7	46,74	9,46	37,82	7,90	31,58	6,92	27,65	6,13	24,51	5,49	21,94	4,95	19,80
52	15,3	56,45	12,9	47,88	10,5	38,78	8,77	32,42	7,69	28,42	6,80	25,21	6,10	22,59	5,52	20,41
54	16,8	57,74	14,3	49,00	11,6	39,73	9,71	33,24	8,47	29,17	7,55	25,90	6,78	23,23	6,13	21,00
56	18,5	59,01	15,7	50,11	12,8	40,67	10,7	34,06	9,35	29,92	8,34	26,59	7,48	23,87	6,76	21,60
58	20,3	60,26	17,2	51,20	14,0	41,59	11,7	34,87	10,3	30,65	9,17	27,26	8,24	24,49	7,46	22,19
0,60	22,1	61,49	18,8	52,28	15,3	42,51	12,8	35,67	11,3	31,38	10,1	27,93	9,04	25,12	8,20	22,77
62	24,1	62,70	20,5	53,33	16,7	43,41	14,0	36,46	12,3	32,09	11,0	28,59	9,90	25,73	9,00	23,34
64	26,2	63,91	22,3	54,39	18,1	44,30	15,2	37,24	13,4	32,80	12,0	29,25	10,8	26,34	9,80	23,91
66	28,3	65,10	24,10	55,44	19,7	45,19	16,6	38,02	14,6	33,51	13,0	29,90	11,7	26,95	10,7	24,49
68	30,7	66,27	26,1	56,46	21,3	46,06	17,9	38,78	15,8	34,21	14,1	30,54	12,7	27,54	11,6	25,05
0,70	33,0	67,41	28,2	57,46	23,0	46,91	19,3	39,53	17,1	34,88	15,3	31,16	13,8	28,12	12,5	25,53
72	35,6	68,55	30,3	58,46	24,7	47,75	20,9	40,27	18,4	35,56	16,5	31,78	14,9	28,70	13,5	26,17
74	38,2	69,58	32,6	59,45	26,6	48,60	22,5	41,00	19,8	36,23	17,8	32,41	16,0	29,28	14,6	26,68
76	40,9	70,80	34,8	60,43	28,6	49,43	24,1	41,74	21,3	36,90	19,1	33,03	17,2	29,86	15,7	27,22
78	43,7	71,90	37,3	61,39	30,6	50,25	25,8	42,46	22,8	37,56	20,4	33,63	18,5	30,42	16,9	27,75

Продолжение табл. 11

$R, м$	$n = 0,012$		$n = 0,014$		$n = 0,017$		$n = 0,020$		$n = 0,225$		$n = 0,025$		$n = 0,0275$		$n = 0,030$	
	$CR^{2,5}$	$C\sqrt{R}$	$CR^{2,5}$	$C\sqrt{R}$	$CR^{2,5}$	$C\sqrt{R}$	$CR^{2,5}$	$C\sqrt{R}$	$CR^{2,5}$	$C\sqrt{R}$	$CR^{2,5}$	$C\sqrt{R}$	$CR^{2,5}$	$C\sqrt{R}$	$CR^{2,5}$	$C\sqrt{R}$
0,80	46,7	72,99	39,9	62,35	32,7	51,07	27,7	43,17	24,4	38,21	21,9	34,23	19,8	30,98	18,1	28,28
82	49,7	74,07	42,6	63,30	34,8	51,88	29,5	43,89	26,1	38,86	23,4	34,84	21,2	31,55	19,4	28,80
84	52,9	75,13	45,2	64,23	37,2	52,67	31,4	44,58	27,9	39,50	25,0	35,42	22,6	32,09	20,7	29,31
86	56,5	76,18	48,2	65,16	39,6	53,46	33,4	45,27	29,7	40,13	26,6	36,00	24,1	32,54	22,1	29,83
88	59,9	77,23	51,2	66,08	42,0	54,24	35,5	45,96	31,6	40,76	28,3	36,58	25,6	33,18	23,4	30,34
0,90	63,4	78,27	54,3	66,99	44,6	55,02	37,7	46,65	33,5	41,39	30,1	37,17	27,3	33,72	24,9	30,85
92	67,1	79,31	57,5	67,90	47,2	55,80	40,0	47,34	35,6	42,02	31,9	37,75	29,0	34,26	26,5	31,36
94	71,0	80,32	60,8	68,79	50,5	56,56	42,4	48,00	37,7	42,62	33,9	38,31	30,8	34,79	28,2	31,85
96	74,9	81,32	64,2	69,67	52,9	57,31	44,8	48,67	39,9	43,23	35,8	38,87	32,6	35,31	29,9	32,35
98	79,1	82,32	67,6	70,55	55,8	58,06	47,4	49,33	42,0	43,84	37,9	39,43	34,4	35,84	31,6	32,84
1,00	83,3	83,32	71,4	71,43	58,8	58,81	50,0	50,00	44,4	44,44	40,0	40,00	36,4	36,36	33,3	33,33
02	87,7	84,31	75,2	72,30	62,0	59,56	52,7	50,65	46,9	45,05	42,2	40,55	38,3	36,38	35,1	33,82
04	92,2	85,28	79,4	73,15	65,3	60,28	55,6	51,29	49,4	45,63	44,4	41,09	40,5	37,39	37,0	34,30
06	97,1	86,24	83,3	74,00	68,6	61,01	58,5	51,92	51,9	46,21	46,7	41,63	42,6	37,89	39,0	34,77
08	102	87,20	87,3	74,84	71,9	61,73	61,4	52,56	54,6	46,79	49,2	42,17	44,8	38,40	41,1	35,25
1,10	107	88,15	91,7	75,68	75,6	62,45	64,5	53,19	57,5	47,37	51,8	42,71	47,1	38,90	43,3	35,72
12	112	89,10	96,1	76,51	79,2	63,16	67,6	53,82	60,2	47,95	54,3	43,24	49,5	39,40	45,4	36,19
14	117	90,04	100	77,34	83,0	63,87	70,9	54,45	62,9	48,53	56,6	43,78	51,8	39,90	47,6	36,67
16	122	90,98	105	78,17	87,0	64,58	74,1	55,08	66,1	49,11	59,5	44,32	54,3	40,40	50,0	37,14
18	128	91,89	110	78,97	90,9	65,27	77,5	55,68	69,2	49,67	62,4	44,83	56,8	40,89	52,4	37,59
1,20	134	92,81	115	79,78	95,0	65,96	81,1	56,29	72,3	50,22	65,3	45,34	59,6	41,37	54,8	38,05
22	140	93,72	120	80,58	99,2	66,64	84,8	56,90	75,6	50,77	68,2	45,85	62,3	41,85	57,3	38,50
24	146	94,62	125	81,38	103	67,33	88,5	57,50	78,9	51,32	71,4	46,37	65,1	42,33	59,9	38,95
26	152	95,52	130	82,17	108	68,00	92,3	58,10	82,6	51,87	74,6	46,88	68,0	42,80	62,5	39,40
28	158	96,41	136	82,96	113	68,68	96,1	58,70	86,2	52,43	77,5	47,39	70,9	43,28	65,4	39,86
1,30	164	97,30	142	83,74	118	69,36	100	59,30	89,5	52,98	80,9	47,90	74,0	43,79	68,1	40,31
32	171	98,19	147	84,53	122	70,03	104	59,90	93,2	53,52	84,3	48,41	76,9	44,24	70,9	40,76
34	178	99,06	153	85,30	127	70,69	109	60,48	97,1	54,06	87,7	48,91	80,3	44,70	74,1	41,20
36	185	99,94	159	86,07	132	71,36	113	61,06	101	54,60	91,4	49,41	83,5	45,17	76,9	41,64
38	192	100,79	165	86,82	137	72,00	117	61,63	105	55,12	95,0	49,89	86,9	45,62	80,0	42,07

Продолжение табл. 11

$R, м$	$n = 0,012$		$n = 0,014$		$n = 0,017$		$n = 0,020$		$n = 0,225$		$n = 0,025$		$n = 0,0275$		$n = 0,030$	
	$CR^{2,5}$	$C\sqrt{R}$	$CR^{2,5}$	$C\sqrt{R}$	$CR^{2,5}$	$C\sqrt{R}$	$CR^{2,5}$	$C\sqrt{R}$	$CR^{2,5}$	$C\sqrt{R}$	$CR^{2,5}$	$C\sqrt{R}$	$CR^{2,5}$	$C\sqrt{R}$	$CR^{2,5}$	$C\sqrt{R}$
1,40	200	101,64	172	87,58	142	72,65	122	62,21	109	55,64	98,7	50,32	90,3	46,08	83,3	42,50
42	207	102,49	178	88,32	148	73,29	127	62,78	113	56,16	102	50,86	93,8	46,53	86,6	42,93
44	214	103,34	185	89,07	153	73,93	131	63,35	118	56,69	106	51,35	97,5	46,99	90,1	43,36
46	222	104,18	192	89,81	159	74,57	136	63,91	122	57,21	110	51,83	101	47,44	93,6	43,79
48	230	105,02	198	90,55	165	75,21	141	64,47	126	57,73	114	52,31	105	47,89	96,9	44,22
1,50	238	105,86	205	91,30	171	75,95	146	65,04	131	58,25	119	52,80	109	48,35	100	44,64
55	259	107,92	224	93,12	186	75,41	159	66,43	143	59,52	130	53,98	119	49,46	110	45,69
60	281	109,96	243	94,92	202	78,97	173	67,80	156	60,79	141	5,16	129	50,57	120	46,73
65	305	111,96	263	96,69	219	80,49	188	69,15	169	62,03	153	56,31	140	51,65	130	47,75
70	330	113,95	284	98,45	237	82,00	204	70,49	183	63,26	166	57,46	152	52,72	141	48,77
1,75	355	115,92	307	100,19	256	83,50	220	71,82	198	64,49	179	58,60	165	53,80	152	49,79
80	382	117,85	330	101,89	275	84,97	237	73,13	213	65,69	194	59,72	178	54,85	164	50,78
85	410	119,76	355	103,59	296	86,43	254	74,43	229	66,88	208	60,83	191	55,89	177	51,77
90	439	121,66	380	105,27	317	87,88	273	75,72	245	68,07	223	61,94	205	56,94	190	52,76
1,95	469	123,52	406	106,92	340	89,30	292	76,98	263	69,24	240	63,02	220	57,95	204	53,73
2,00	501	125,37	434	108,56	363	90,72	313	78,24	282	70,39	257	64,10	236	58,97	219	54,68
05	535	127,21	463	110,19	387	92,12	334	79,49	300	71,55	274	65,18	252	59,98	234	55,64
10	569	129,01	493	111,78	412	93,50	356	80,71	320	72,67	291	66,23	269	60,96	249	56,57
15	605	130,80	524	113,36	438	94,86	379	81,92	341	73,79	310	67,27	286	61,94	266	57,50
20	641	132,57	556	114,94	466	96,22	402	83,13	363	74,91	330	68,31	305	62,92	283	58,43
2,25	680	134,34	590	116,50	494	97,58	427	84,34	385	76,02	351	69,35	323	63,90	300	59,35
30	720	136,09	625	118,06	523	98,92	452	84,54	408	77,13	372	70,38	343	64,87	319	60,28
35	761	137,80	662	119,58	554	100,24	479	86,71	433	78,21	394	71,39	364	65,82	338	61,17
40	804	139,51	669	121,09	585	101,54	507	87,87	457	79,28	417	72,39	385	66,76	357	62,07
45	847	141,21	736	122,59	617	102,85	535	89,03	483	80,35	440	73,39	406	67,70	377	62,96
2,50	893	142,89	776	124,09	651	104,14	565	90,19	510	81,42	465	74,39	429	68,64	398	63,85
55	940	144,57	817	125,58	685	105,43	595	91,34	536	82,48	490	75,38	452	69,58	420	64,74
60	988	146,21	859	127,03	721	106,69	625	92,46	565	83,52	515	76,35	476	70,49	443	65,60
65	1038	147,84	902	128,48	758	107,94	658	93,58	595	84,55	543	77,31	500	71,39	467	66,46
70	1089	149,46	947	129,92	796	109,19	690	94,69	625	85,57	571	78,27	526	72,30	491	67,32

$R, м$	$n = 0,012$		$n = 0,014$		$n = 0,017$		$n = 0,020$		$n = 0,225$		$n = 0,025$		$n = 0,0275$		$n = 0,030$	
	$CR^{2,5}$	$C\sqrt{R}$	$CR^{2,5}$	$C\sqrt{R}$	$CR^{2,5}$	$C\sqrt{R}$	$CR^{2,5}$	$C\sqrt{R}$	$CR^{2,5}$	$C\sqrt{R}$	$CR^{2,5}$	$C\sqrt{R}$	$CR^{2,5}$	$C\sqrt{R}$	$CR^{2,5}$	$C\sqrt{R}$
2,75	1142	151,07	993	131,35	835	110,43	725	95,80	654	86,60	599	79,22	553	73,20	516	68,17
80	1196	152,67	1041	132,78	875	111,67	760	96,90	685	87,62	628	80,18	581	74,10	541	69,03
85	1253	154,27	1090	134,20	917	112,90	796	98,00	719	88,64	658	81,13	609	75,00	568	69,88
90	1312	155,86	1140	135,61	960	114,13	833	99,10	754	89,65	690	82,08	638	75,88	595	70,73
									789	90,64	722	83,00	668	76,76	623	71,55
2,95	1370	157,41	1192	136,99	1004	115,32	870	100,16	825	91,62	755	83,91	699	7,62	651	72,37
3,00	1431	158,95	1245	138,36	1049	116,51	909	101,32								
10	1557	162,02	1356	141,08	1142	118,87	993	103,33	899	93,57	824	85,74	762	79,34	711	74,00
20	1690	165,05	1472	143,78	1241	121,21	1080	105,43	978	95,51	897	87,58	830	81,05	775	75,63
30	1830	168,03	1595	146,43	1345	123,51	1170	107,48	1061	97,41	973	89,33	901	82,73	841	77,22
40	1977	170,98	1723	149,06	1454	125,80	1266	109,52	1148	99,30	1053	91,10	976	84,40	911	78,81
50	2130	173,91	1858	151,67	1569	128,06	1366	111,55	1239	101,18	1138	92,86	1054	86,06	985	80,39
60	2291	176,78	1999	154,22	1688	130,28	1471	113,54	1335	103,02	1226	94,58	1136	87,68	1062	81,94
70	2459	179,63	2146	156,76	1814	132,49	1581	115,51	1435	104,85	1318	96,29	1223	89,30	1143	83,47
80	2635	182,45	2300	159,28	1945	134,68	1696	117,48	1540	106,67	1415	98,00	1313	90,92	1228	85,01
3,90	2818	185,22	2457	161,74	2079	136,83	1815	119,40	1650	108,45	1515	99,66	1406	92,49	1314	86,51
4,00	3006	187,97	2632	164,19	2222	138,96	1942	121,31	1764	110,22	1621	101,32	1508	94,06	1408	88,51
20	3411	193,38	2985	169,01	2525	143,15	2208	125,07	2004	113,70	1845	104,59	1715	97,14	1605	90,93
40	3846	198,67	3367	173,73	2849	147,27	2494	128,76	2268	117,12	2088	107,79	1938	100,17	1814	93,82
60	4310	203,90	3759	178,40	3195	151,34	2793	132,41	2538	120,51	2336	110,96	2183	103,18	2037	96,69
4,80	4808	209,03	4219	182,93	3584	155,29	3135	135,96	2849	123,81	2625	114,06	2445	106,10	2294	99,46
5,00	5350	214,00	4686	187,42	3980	159,21	3487	139,47	3177	127,07	2928	117,13	2725	109,00	2556	102,23
5,25	6068	220,14	5317	192,90	4520	163,99	3963	143,76	3612	131,06	3331	120,87	3102	112,55	2911	105,60
5,50	6841	226,15	5998	198,27	5103	168,68	4476	147,98	4083	134,98	3768	124,55	3510	116,03	3295	108,92
5,75	7673	232,09	6731	203,58	5713	173,32	5031	152,16	4501	138,86	4239	128,20	3951	119,49	3710	112,22
6,00	8563	237,86	7514	208,73	6402	177,83	5624	156,21	5135	142,63	4742	131,73	4422	122,84	4155	115,41
6,50	10527	249,15	9246	218,84	7887	186,67	6936	164,17	6339	150,03	5860	138,69	5468	129,43	5142	121,71
7,00	12743	260,06	11200	228,60	9766	195,22	8422	171,87	7703	157,20	7126	145,43	6655	135,82	6262	127,80

Таблица 12

К расчету трапецидальных каналов

m	0	0,5	0,75	1	1,25	1,5	1,75	2	2,5	3
m_0	2,000	1,736	1,750	1,828	1,952	2,106	2,282	2,472	2,885	3,325
$4m_0$	8,000	6,944	7000	7,312	7,808	8,424	9,128	9,888	11,540	13,100

σ	$R/R_{г.н.}$	$h/R_{г.н.}$	$b_{сп}/m_0 R_{г.н.}$	$b/R_{г.н.}$ при									
				$m = 0$	$m = 0,5$	$m = 0,75$	$m = 1$	$m = 1,25$	$m = 1,50$	$m = 1,75$	$m = 2$	$m = 2,5$	$m = 3$
1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14
0,050	0,581	0,558	11,160	22,32	19,09	19,11	19,84	21,09	22,67	24,49	26,47	30,80	35,43
055	0,549	0,579	10,527	21,05	17,99	17,99	18,67	19,83	21,30	23,14	24,87	28,92	33,27
060	0,565	0,598	9,667	19,93	17,00	16,99	17,62	18,71	20,00	21,70	23,44	27,26	31,35
0,65	0,580	0,617	9,992	18,98	16,17	16,15	16,74	17,76	19,07	20,58	22,23	25,84	29,71
070	0,594	0,635	9,071	18,14	15,43	15,40	15,95	16,91	18,15	19,59	21,15	24,58	28,26
075	0,607	0,652	8,693	17,39	14,77	14,72	15,24	16,15	17,33	18,70	20,19	23,45	26,95
080	0,619	0,669	8,363	16,78	14,18	14,13	14,62	15,49	16,61	17,91	19,33	22,45	25,80
085	0,631	0,685	8,059	16,12	13,65	13,59	14,05	14,87	15,94	17,94	18,55	21,54	24,74
090	0,643	0,700	7,778	15,56	13,15	13,09	13,52	14,31	15,33	16,52	17,83	20,19	23,73
095	0,653	0,715	7,526	15,05	12,71	12,63	13,04	13,80	14,78	15,92	17,17	19,93	22,88
0,10	0,664	0,730	7,300	14,60	12,31	12,23	12,61	13,34	14,28	15,38	16,59	19,24	22,08
11	0,683	0,758	6,981	13,78	11,58	11,49	11,84	12,50	13,38	14,40	15,52	17,99	20,64
12	0,701	0,785	6,342	13,09	10,96	10,86	11,17	11,79	12,60	13,55	14,60	16,91	19,39
13	0,717	0,810	6,231	12,48	10,43	10,32	10,58	11,15	11,91	12,80	13,78	15,95	18,29
14	0,732	0,834	5,957	11,91	9,92	9,80	10,06	10,59	11,29	12,13	13,06	15,10	17,81
15	0,746	0,858	5,720	11,45	9,50	9,37	9,60	10,09	10,76	11,55	12,42	14,36	16,45
16	0,759	0,881	5,506	11,01	9,12	8,98	9,18	9,65	10,28	11,02	11,85	13,68	15,17
17	0,772	0,903	5,312	10,62	8,77	8,62	8,81	9,24	9,83	10,54	11,82	13,07	14,95

Продолжение табл. 12

1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14
18	0,783	0,924	5,133	10,27	8,45	8,29	8,46	8,87	9,43	10,10	10,84	12,50	14,30
19	0,794	0,945	4,974	9,94	8,16	7,99	8,15	8,53	9,06	9,70	10,40	11,99	13,70
0,20	0,804	0,965	4,825	9,65	7,89	7,72	7,86	8,21	8,71	9,32	10,00	11,51	13,15
21	0,814	0,985	4,690	9,38	7,65	7,47	7,59	7,92	8,40	8,98	9,63	11,07	12,64
22	0,823	1,004	4,564	9,24	7,42	7,23	7,34	7,65	8,10	8,66	9,27	10,65	12,16
23	0,832	1,023	4,448	8,90	7,21	7,02	7,11	7,40	7,83	8,86	8,95	10,28	11,72
24	0,840	1,041	4,338	8,68	7,01	6,81	6,89	7,17	7,57	8,08	8,64	9,91	11,30
25	0,848	1,060	4,240	8,49	6,84	6,63	6,70	6,96	7,35	7,83	8,37	9,59	10,93
26	0,855	1,077	4,142	8,29	6,63	6,44	6,49	6,74	7,11	7,57	8,09	9,26	10,54
27	0,862	1,095	4,056	8,10	6,40	6,28	6,32	6,55	6,90	7,34	7,84	8,96	10,20
28	0,869	1,112	3,971	7,94	6,34	6,11	6,15	6,36	6,70	7,12	7,59	8,68	9,87
29	0,875	1,129	3,893	7,79	6,19	5,97	5,99	6,19	6,50	6,91	7,36	8,41	9,56
0,30	0,881	1,145	3,817	7,63	6,05	5,82	5,83	6,02	6,32	6,71	7,14	8,15	9,25
31	0,887	1,161	3,745	7,49	5,92	5,68	5,69	5,86	6,15	6,52	6,94	7,90	8,97
32	0,892	1,178	3,681	7,36	5,80	5,56	5,55	5,71	5,99	6,34	6,74	7,68	8,71
33	0,897	1,193	3,615	7,23	5,68	5,43	5,42	5,57	5,82	6,16	6,55	7,45	8,44
34	0,902	1,209	3,556	7,11	5,57	5,32	5,29	5,43	5,68	6,00	6,37	7,24	8,20
35	0,907	1,224	3,497	7,00	5,46	5,20	5,17	5,30	5,53	5,84	6,20	7,03	7,96
36	0,911	1,240	3,444	6,89	5,36	5,10	5,06	5,17	5,39	5,69	6,04	6,84	7,74
37	0,916	1,255	3,392	6,78	5,26	4,99	4,95	5,05	5,26	5,54	5,88	6,65	7,51
38	0,920	1,269	3,339	6,67	5,15	4,89	4,84	4,93	5,13	5,40	5,72	6,46	7,30
39	0,924	1,284	3,292	6,58	5,07	4,80	4,73	4,82	5,01	5,27	5,57	6,29	7,09
0,40	0,928	1,299	3,248	6,49	4,99	4,71	4,64	4,72	4,89	5,14	5,43	6,12	6,90

Продолжение табл. 12

1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14
41	0,931	1,313	3,204	6,40	4,91	4,62	4,54	4,61	4,78	5,01	5,29	5,96	6,71
42	0,935	1,327	3,160	6,32	4,82	4,53	4,45	4,51	4,66	4,89	5,16	5,80	6,52
43	0,938	1,341	3,120	6,24	4,75	4,46	4,36	4,41	4,56	4,77	5,03	5,65	6,35
44	0,941	1,355	3,080	6,16	4,67	4,37	4,28	4,32	4,45	4,66	4,90	5,50	6,18
45	0,944	1,369	3,043	6,08	4,60	4,30	4,19	4,23	4,35	4,55	4,78	5,36	6,01
46	0,947	1,383	3,007	6,01	4,53	4,23	4,11	4,14	4,26	4,44	4,67	5,22	5,85
47	0,950	1,386	2,971	5,94	4,46	4,15	4,03	4,05	4,16	4,34	4,55	5,08	5,69
48	0,952	1,409	2,935	5,87	4,39	4,08	3,96	3,97	4,07	4,23	4,44	4,94	5,53
49	0,954	1,422	2,903	5,81	4,33	4,01	3,88	3,89	3,98	4,14	4,33	4,82	5,39
0,50	0,957	1,436	2,872	5,74	4,27	3,95	3,81	3,81	3,89	4,04	4,23	4,70	5,24
52	0,962	1,462	2,812	5,62	4,15	3,82	3,68	3,66	3,73	3,86	4,03	4,46	4,96
54	0,966	1,488	2,756	5,51	4,04	3,71	3,55	3,52	3,57	3,68	3,84	4,23	4,70
56	0,970	1,513	2,702	5,40	3,93	3,59	3,43	3,38	3,42	3,52	3,65	4,01	4,45
58	0,973	1,538	2,652	5,30	3,83	3,49	3,31	3,25	3,28	3,36	3,48	3,81	4,20
0,60	0,976	1,562	2,603	5,21	3,74	3,38	3,20	3,13	3,14	3,21	3,31	3,61	3,97
62	0,979	1,586	2,558	5,12	3,65	3,29	3,09	3,01	3,01	3,06	3,15	3,42	3,75
64	0,982	1,610	2,516	5,03	3,56	3,20	2,99	2,90	2,89	2,93	3,00	3,23	3,54
66	0,984	1,634	2,476	4,95	3,48	3,11	2,89	2,79	2,76	2,79	2,85	3,06	3,33
68	0,986	1,657	2,437	4,87	3,40	3,02	2,80	2,68	2,64	2,66	2,71	2,88	3,13
0,70	0,988	1,680	2,400	4,80	3,33	2,94	2,71	2,59	2,54	2,54	2,57	2,79	2,94
72	0,990	1,703	2,365	4,63	3,25	2,86	2,62	2,49	2,43	2,42	2,44	2,57	2,76
74	0,992	1,725	2,331	4,66	3,18	2,78	2,54	2,39	2,32	2,30	2,31	2,41	2,57
76	0,9930	1,748	2,300	4,61	3,13	2,73	2,47	2,32	2,22	2,19	2,19	2,27	2,41
78	0,9945	1,770	2,269	4,57	3,05	2,64	2,37	2,21	2,12	2,08	2,07	2,12	2,24

Окончание табл. 12

1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14
0,80	0,9954	1,792	2,240	4,48	2,99	2,58	2,30	2,13	2,03	1,98	1,95	1,98	2,07
85	0,9975	1,884	2,216	4,35	2,85	2,42	2,10	1,94	1,81	1,73	1,68	1,65	1,69
0,90	0,9989	1,898	2,109	4,21	2,71	2,26	1,95	1,74	1,59	1,49	1,42	1,34	1,32
95	0,9996	1,949	2,052	4,09	2,58	2,12	1,79	1,56	1,40	1,27	1,18	1,05	0,98
1,00	1,000	2,000	2,000	4,00	2,47	2,00	1,66	1,40	1,21	1,06	0,94	0,77	0,65
05	0,9998	2,050	1,952	3,90	2,36	1,88	1,52	1,25	1,04	0,87	0,72	0,51	0,34
10	0,9992	2,098	1,907	3,81	2,26	1,76	1,39	1,10	0,87	0,68	0,52	0,86	0,05
15	0,9982	2,146	1,867	3,73	2,17	1,66	1,27	0,96	0,71	0,50	0,38	0,02	–
20	0,9970	2,193	1,827	3,65	2,07	1,55	1,15	0,82	0,56	0,33	0,13	–	–
25	0,9954	2,240	1,792	3,58	1,99	1,46	1,03	0,70	0,41	0,17	–	–	–
30	0,9937	2,286	1,758	3,52	1,91	1,36	0,93	0,57	0,27	0,01	–	–	–
35	0,9916	2,330	1,727	3,45	1,83	1,27	0,83	0,46	0,14	–	–	–	–
40	0,9896	2,375	1,696	3,39	1,76	1,19	0,72	0,34	0,01	–	–	–	–
45	0,9873	2,419	1,669	3,34	1,69	1,11	0,63	0,23	–	–	–	–	–
50	0,9849	2,462	1,642	3,28	1,62	1,03	0,54	0,13	–	–	–	–	–
55	0,9824	2,505	1,616	3,23	1,55	0,95	0,45	0,02	–	–	–	–	–
60	0,9800	2,548	1,593	3,18	1,49	0,88	0,36	–	–	–	–	–	–
65	0,9773	2,590	1,570	3,14	1,43	0,81	0,28	–	–	–	–	–	–
70	0,9746	2,631	1,547	3,09	1,37	0,73	0,20	–	–	–	–	–	–
75	0,9718	2,672	1,526	3,05	1,31	0,67	0,12	–	–	–	–	–	–
80	0,9689	2,713	1,508	3,02	1,26	0,60	0,04	–	–	–	–	–	–
85	0,9661	2,753	1,489	2,98	1,21	0,54	–	–	–	–	–	–	–
90	0,9632	2,793	1,469	2,94	1,15	0,48	–	–	–	–	–	–	–
95	0,9603	2,833	1,453	2,91	1,11	0,42	–	–	–	–	–	–	–
2,00	0,9573	2,872	1,436	2,87	1,07	0,36	–	–	–	–	–	–	–

Таблица 13

К расчету параболических каналов

τ	R/R_{2H}	h/R_{2H}	B/R_{2H}	ρ/R_{2H}	B/h
1	2	3	4	5	6
0,001	0,3324	0,5015	44,8341	501,500	89,509
0,01	0,4984	0,7498	21,2043	74,980	28,284
02	0,5658	0,8549	17,0980	42,7450	20,003
04	0,6410	0,9740	13,7724	24,350	14,142
06	0,6877	1,0520	12,1471	17,5333	11,544
08	0,7223	1,1119	11,1190	13,8987	10,001
0,10	0,7489	1,1604	10,3786	11,6040	8,945
12	0,7714	1,2021	9,8151	10,0715	8,165
14	0,7902	1,2388	9,3654	8,8486	7,559
16	0,8066	1,2720	8,9946	7,9500	7,071
18	0,8209	1,3016	8,6773	7,2311	6,666
0,20	0,8336	1,3295	8,4091	6,6475	6,325
22	0,8540	1,3550	8,1707	6,1591	6,031
24	0,8551	1,3787	7,9597	5,7446	5,773
26	0,8645	1,4016	7,7746	5,3908	5,547
28	0,8730	1,4228	7,6048	5,0814	5,345
0,30	0,8807	1,4433	7,4532	4,8110	5,164
32	0,8877	1,4624	7,3120	4,5700	5,000
34	0,8943	1,4806	7,1818	4,3547	4,851
36	0,9005	1,4988	7,0651	4,1633	4,714
38	0,9063	1,5158	6,9550	3,9889	4,589
0,40	0,9115	1,5322	6,8520	3,8305	4,472
42	0,9166	1,5480	6,7559	3,6857	4,364
44	0,9211	1,5636	6,6673	3,5536	4,264
46	0,9254	1,5786	6,5834	3,4317	4,170
48	0,9293	1,5929	6,5029	3,3185	4,083
0,50	0,9334	1,6065	6,4260	3,2130	4,000
52	0,9368	1,6205	6,3560	3,1163	3,922
54	0,9403	1,6339	6,2886	3,0257	3,849
56	0,9434	1,6740	6,2251	2,9411	3,780
58	0,9465	1,6594	6,1626	2,8610	3,714
0,60	0,9493	1,6719	6,1047	2,7865	3,651
62	0,9521	1,6836	6,0480	2,7155	3,592
64	0,9546	1,6956	6,9951	2,6494	3,536
66	0,9570	1,7071	5,9433	2,5865	3,482
68	0,9592	1,7187	5,9433	2,5275	3,430
0,70	0,9615	1,7296	5,8471	2,4709	3,380

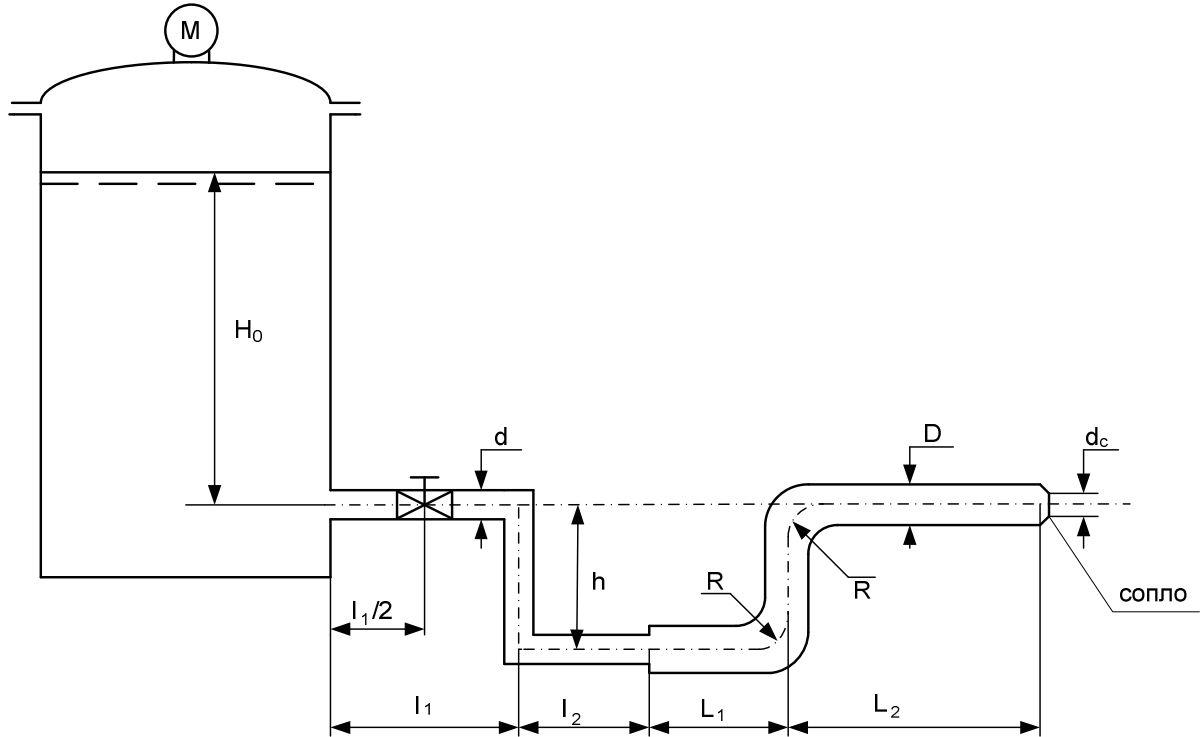
Продолжение табл. 13

1	2	3	4	5	6
72	0,9636	1,7406	5,8020	2,4175	3,333
74	0,9655	1,7513	5,7564	2,3666	3,288
76	0,9674	1,7618	5,7162	2,3182	3,244
78	0,9691	1,7723	5,6760	2,2722	3,202
0,80	0,9709	1,7824	5,6364	2,2280	3,162
82	0,9724	1,7924	5,5985	2,1859	3,124
84	0,9739	1,8022	5,5616	2,1455	3,086
86	0,9754	1,8120	5,5267	2,1070	3,050
88	0,9768	1,8214	5,4916	2,0698	3,015
0,90	0,9781	1,8310	5,4587	2,0344	2,981
92	0,9792	1,8403	5,4268	2,0003	2,949
94	0,9805	1,8493	5,3947	1,9673	2,917
96	0,9817	1,8582	5,3639	1,9356	2,887
98	0,9827	1,8672	5,3348	1,9053	2,857
1,00	0,9837	1,8759	5,3058	1,8759	2,828
02	0,98472	1,8846	5,2779	1,8476	2,800
04	0,9856	1,8932	5,2508	1,8204	2,774
06	0,9866	1,9013	5,2233	1,7937	2,747
08	0,9874	1,9099	5,1980	1,7684	2,722
1,10	0,9881	1,9183	5,1731	1,7439	2,697
12	0,9889	1,9262	5,1477	1,7198	2,673
14	0,9897	1,9345	5,126	1,6969	2,649
16	0,9904	1,9423	5,1009	1,6744	2,626
18	0,9910	1,9500	5,0771	1,6525	2,604
1,20	0,9917	1,9579	5,0553	1,6316	2,582
22	0,9923	1,9657	5,0334	1,6112	2,561
24	0,9928	1,9733	5,0123	1,5914	2,540
26	0,9932	1,9809	4,9914	1,5721	2,520
28	0,9939	1,9882	4,9706	1,5533	2,500
1,30	0,9943	1,9958	4,9510	1,5352	2,481
32	0,9948	2,0028	4,9306	1,5173	2,462
34	0,9953	2,0099	4,9110	1,4999	2,443
36	0,9956	2,0174	4,8925	1,4834	2,425
38	0,9960	2,0244	4,8743	1,4670	2,408
1,40	0,9963	2,0316	4,8563	1,4511	2,391
42	0,9966	2,0385	4,8385	1,4356	2,374
44	0,9969	2,0453	4,8208	1,4203	2,257

1	2	3	4	5	6
46	0,9972	2,0522	4,8038	1,4056	2,341
48	0,9975	2,0592	4,7878	1,3914	2,325
1,50	0,9979	2,0656	4,7705	1,3771	2,309
52	0,9980	2,0724	4,7544	1,3634	2,294
54	0,9983	2,0790	4,7385	1,3500	2,279
56	0,9985	2,0856	4,7230	1,3369	2,265
58	0,9987	2,0921	4,7074	1,3241	2,250
1,60	0,9989	2,0987	4,6930	1,3117	2,236
62	0,9991	2,1049	4,6775	1,2993	2,222
64	0,9992	2,1113	4,6632	1,2874	2,209
66	0,9993	2,1177	4,6489	1,2757	2,195
68	0,9994	2,1240	4,6349	1,2643	2,182
1,70	0,9995	2,1301	4,6212	1,2531	2,169
72	0,9997	2,1364	4,6074	1,2421	2,157
74	0,9997	2,1424	4,5940	1,2313	2,144
76	0,9998	2,1486	4,5809	1,2208	2,132
78	0,9999	2,1545	4,5676	1,2104	2,120
1,80	0,9999	2,1605	4,5549	1,2003	2,108
82	0,99999	2,1665	4,5423	1,1904	2,097
84	1	2,1724	4,5299	1,1807	2,085
86	1	2,1782	4,5174	1,1711	2,074
88	1	2,1841	4,5057	1,1618	2,063
1,90	1	2,1898	4,4934	1,5225	2,052
92	1	2,1956	4,4816	1,1435	2,041
94	1	2,2014	4,4703	1,3747	2,031
96	0,99999	2,2070	4,4587	1,1260	2,020
98	0,99999	2,2128	4,4457	1,1170	2,010
2,00	0,99999	2,2182	4,4364	1,1091	2,00

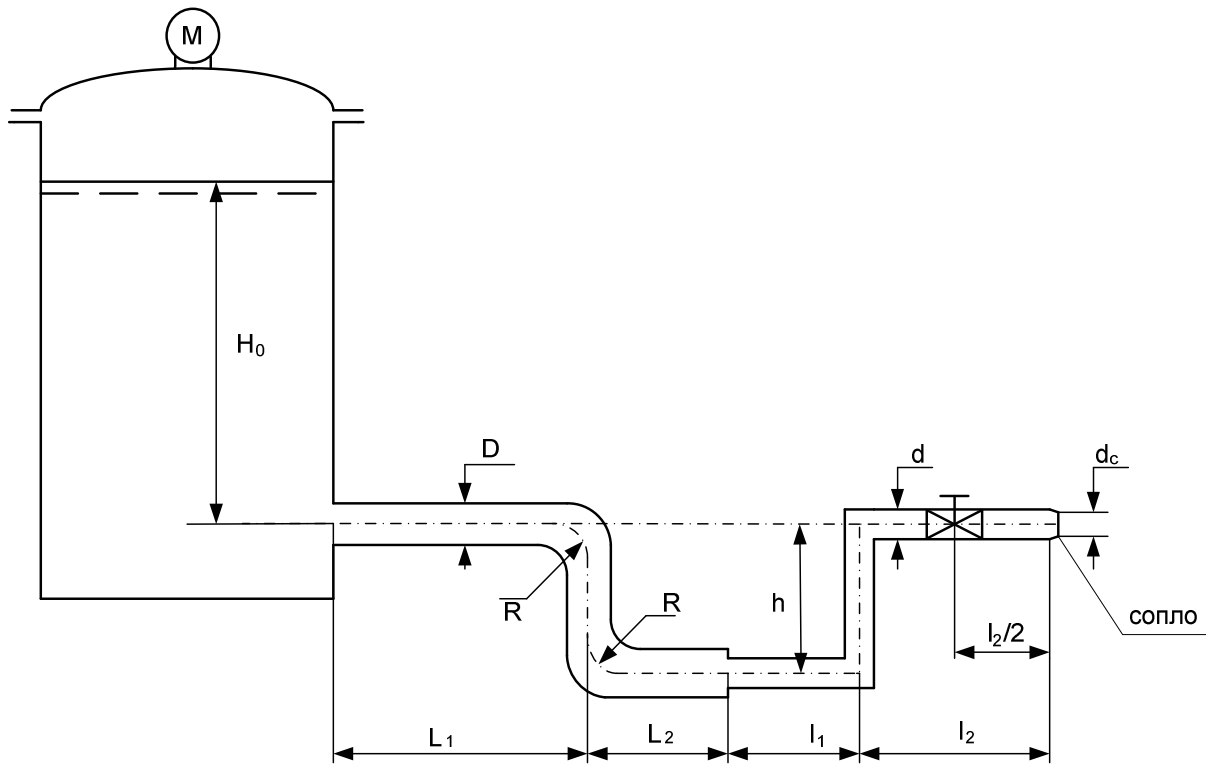
ВАРИАНТЫ СХЕМ

Тип А



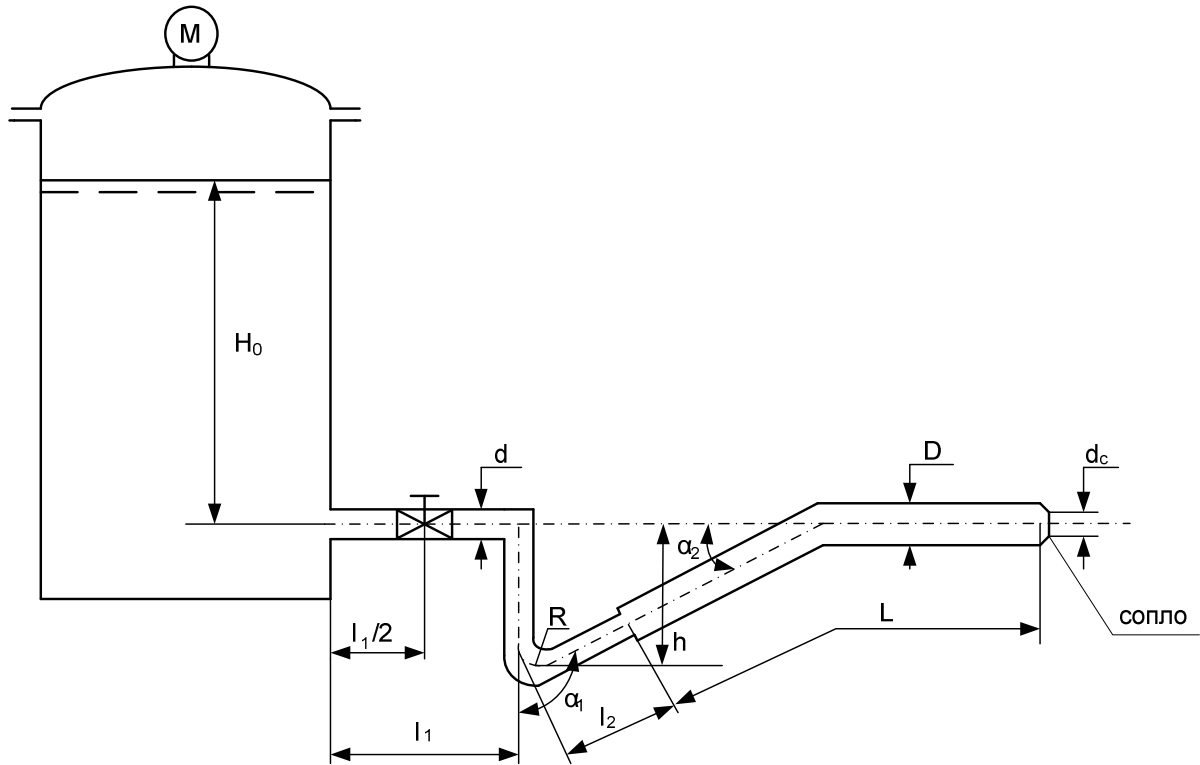
№	P_m	H_0	h	d	l_1	l_2	D	L_1	L_2	d_c	R	t	Жид- кость
	кг/см ²	м	м	м	м	м	м	м	м	м	м	°С	
1	5,0	10	4	0,10	10	5	0,20	20	10	0,08	0,2	20	Вода
2	4,5	12	4	0,15	8	5	0,20	15	10	0,10	0,2	20	Керосин
3	5,5	6	5	0,10	12	3	0,18	18	12	0,10	0,2	15	Бензин
4	4,0	7	5	0,10	7	7	0,15	10	18	0,06	0,3	25	Вода
5	3,5	14	5	0,12	6	10	0,18	14	14	0,06	0,3	15	Вода
6	4,2	12	6	0,12	8	12	0,15	12	10	0,06	0,3	20	Керосин
7	4,8	10	6	0,10	9	9	0,16	16	8	0,05	0,3	20	Бензин
8	5,0	10	5	0,12	10	10	0,20	20	20	0,08	0,2	10	Вода
9	5,4	12	5	0,11	15	10	0,20	22	15	0,08	0,2	18	Вода
10	5,5	8	4	0,11	12	15	0,18	25	10	0,06	0,3	30	Вода

Тип Б



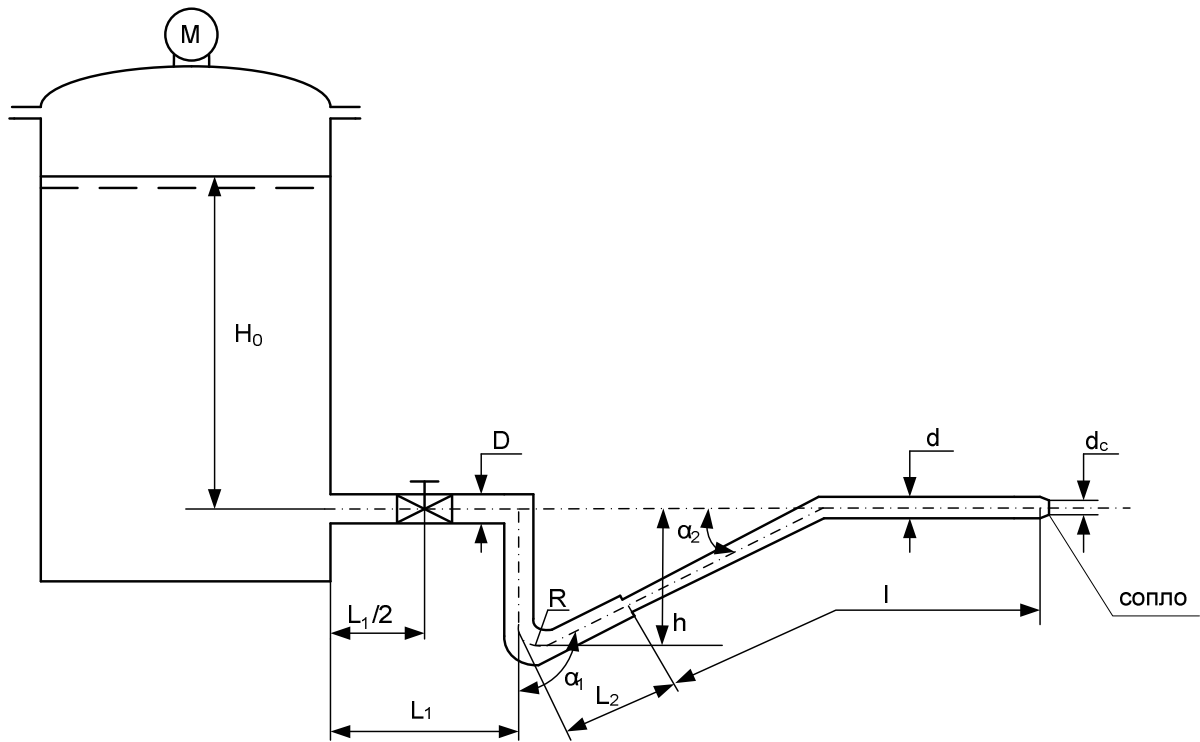
№	P_m	H_0	h	d	l_1	l_2	D	L_1	L_2	d_c	R	t	Жид- кость
	кг/см ²	м	м	м	м	м	м	м	м	м	м	°С	
1	4,0	10	3,5	0,20	12	10	0,15	10	12	0,06	0,3	20	Вода
2	4,2	10	4	0,20	20	10	0,10	5	8	0,05	0,2	15	Керосин
3	4,7	12	4,5	0,22	18	15	0,15	4	10	0,06	0,3	25	Вода
4	5,0	8	4	0,15	15	10	0,10	5	12	0,05	0,2	15	Бензин
5	4,5	14	4,5	0,18	16	8	0,10	7	8	0,05	0,2	15	Вода
6	3,5	10	4	0,15	14	6	0,12	10	7	0,05	0,2	20	Бензин
7	3,8	8	3,5	0,20	16	4	0,14	9	10	0,05	0,3	20	Керосин
8	4,2	10	3	0,18	12	10	0,12	10	15	0,05	0,2	30	Вода
9	4,5	12	4	0,16	18	12	0,12	15	8	0,05	0,3	10	Вода
10	4,0	14	4,4	0,16	14	11	0,10	10	10	0,05	0,3	18	Вода

Тип Д

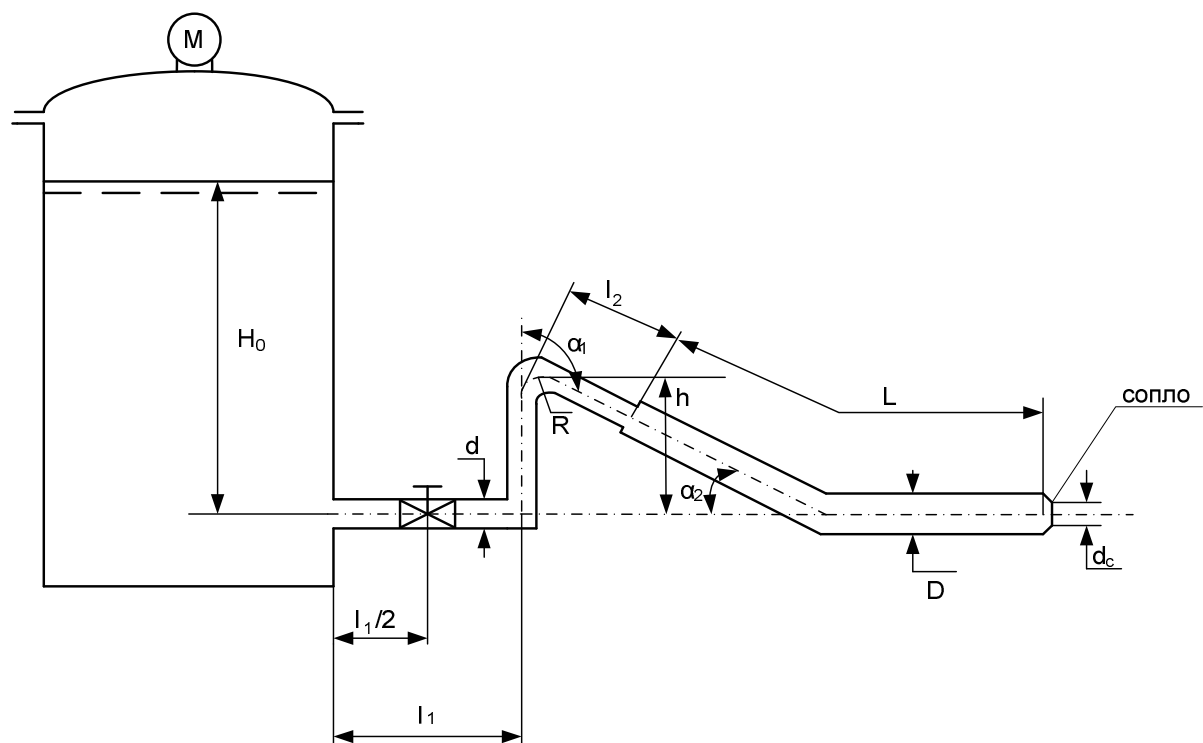


№	P_m	H_0	h	d	l_1	l_2	D	L	d_c	R	α_1	α_2	t	Жид- кость
	кг/см ²	м	м	м	м	м	м	м	м	м	град	град	°С	
1	4,0	12	4	0,10	10	5	0,20	20	0,08	0,2	120	30	20	Вода
2	4,5	10	4,5	0,10	12	4	0,15	18	0,06	0,2	135	45	15	Вода
3	5,0	8	4	0,15	8	5	0,20	30	0,08	0,2	110	20	20	Керосин
4	3,5	14	5	0,12	14	8	0,20	25	0,08	0,2	120	30	20	Бензин
5	4,5	8	4	0,12	16	4	0,18	20	0,06	0,2	135	45	30	Вода
6	4,0	7	4,5	0,10	14	4	0,18	25	0,06	0,2	120	30	25	Бензин
7	3,8	10	3,5	0,10	10	3	0,16	22	0,06	0,15	120	30	15	Керосин
8	3,6	9	3	0,14	12	3	0,20	28	0,08	0,2	110	20	25	Вода
9	4,2	10	3,6	0,11	8	4	0,18	26	0,08	0,2	135	45	16	Вода
10	4,4	8	4	0,11	11	4	0,16	32	0,08	0,15	110	20	18	Вода

Тип Е

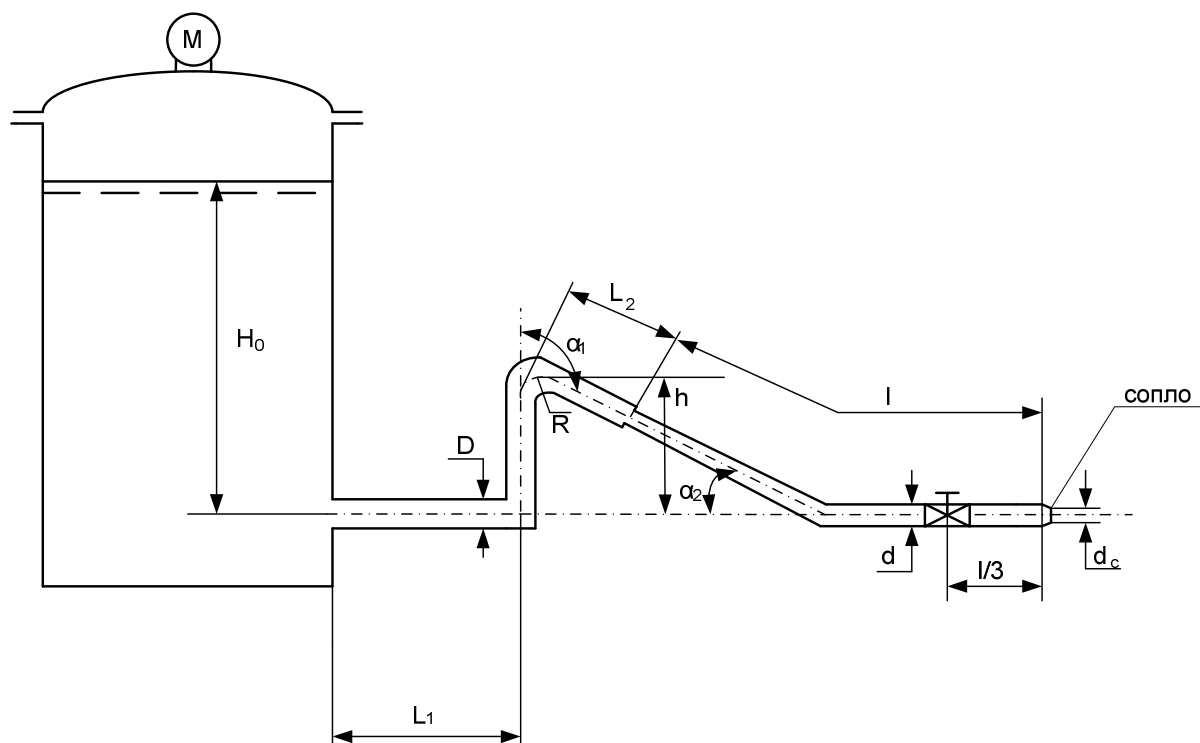


№	P_m	H_0	h	D	L_1	L_2	d	l	d_c	R	α_1	α_2	t	Жид- кость
	кг/см ²	м	м	м	м	м	м	м	м	м	град	град	°С	
1	5,0	10	5,0	0,20	20	6	0,10	20	0,05	0,2	120	30	20	Вода
2	4,5	12	4,5	0,18	18	6	0,10	18	0,05	0,2	110	20	20	Бензин
3	4,0	10	3,0	0,15	12	4	0,10	15	0,05	0,15	135	45	15	Вода
4	4,5	8	3,5	0,20	16	4	0,15	20	0,06	0,2	120	30	20	Керосин
5	3,5	12	4,0	0,20	20	5	0,18	25	0,06	0,2	110	20	30	Вода
6	4,0	10	4,5	0,18	18	6	0,12	20	0,06	0,1	120	30	25	Вода
7	4,4	6	4,0	0,20	25	4	0,14	25	0,06	0,2	120	30	15	Бензин
8	4,5	8	3,5	0,20	30	4	0,12	28	0,05	0,2	110	20	18	Вода
9	4,2	10	3,0	0,16	25	3	0,12	30	0,05	0,2	135	45	10	Вода
10	4,0	12	2,5	0,16	24	3	0,10	25	0,05	0,2	120	30	16	Вода



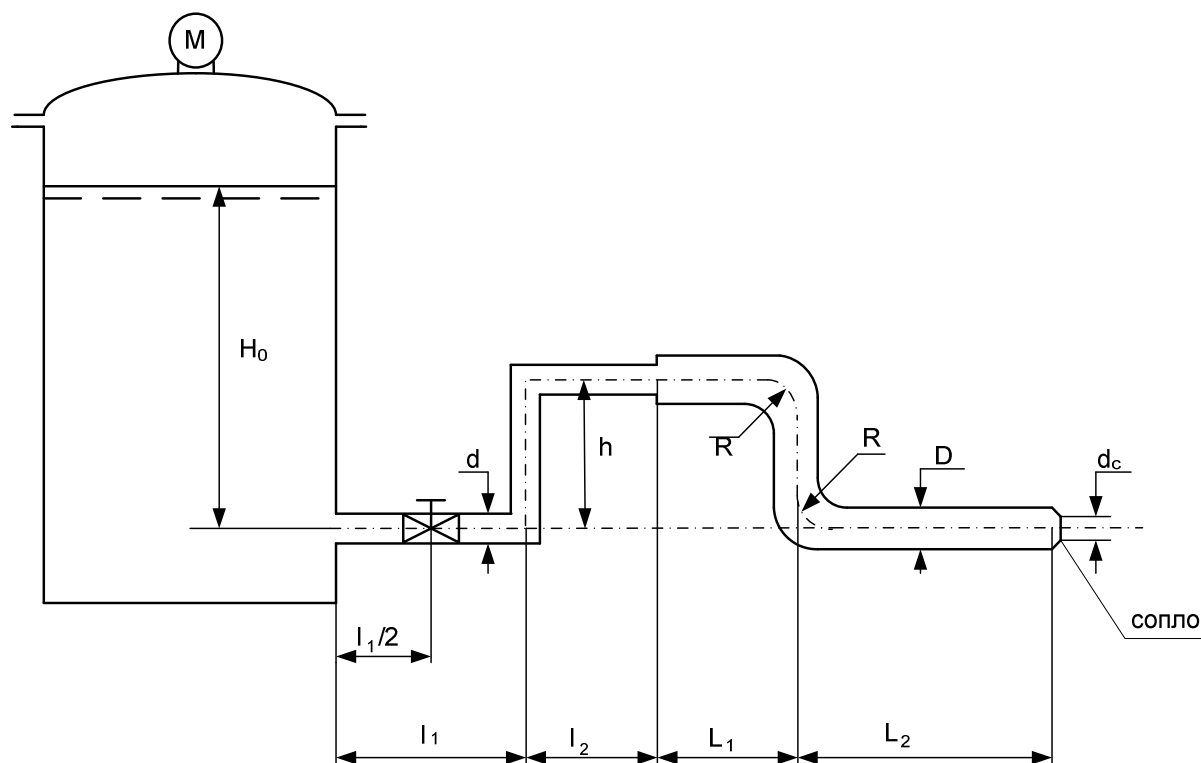
№	P_m	H_0	h	d	l_1	l_2	D	L	d_c	R	α_1	α_2	t	Жид- кость
	кг/см ²	м	м	м	м	м	м	м	м	м	град	град	°С	
1	3,0	5,0	3,0	0,10	12	5,0	0,20	20	0,08	0,10	120	30	20	Вода
2	3,5	4,0	3,0	0,10	10	4,0	0,15	18	0,06	0,10	120	30	20	Керосин
3	4,0	4,5	3,5	0,12	8	4,0	0,20	25	0,08	0,10	135	45	30	Вода
4	3,0	4,0	2,5	0,15	12	3,0	0,20	20	0,08	0,15	135	45	20	Бензин
5	3,5	5,0	3,0	0,10	14	4,0	0,18	15	0,06	0,10	110	20	15	Вода
6	3,0	4,5	3,5	0,12	12	3,0	0,18	18	0,06	0,20	120	30	20	Керосин
7	4,0	4,0	2,5	0,10	10	3,0	0,16	20	0,06	0,15	110	20	15	Бензин
8	4,4	4,0	2,8	0,12	15	2,5	0,16	22	0,06	0,15	135	45	25	Вода
9	4,5	4,5	3,0	0,11	18	3,0	0,20	25	0,08	0,20	120	30	16	Вода
10	4,2	5,0	3,2	0,11	16	3,5	0,16	18	0,08	0,15	110	20	18	Вода

Тип 3



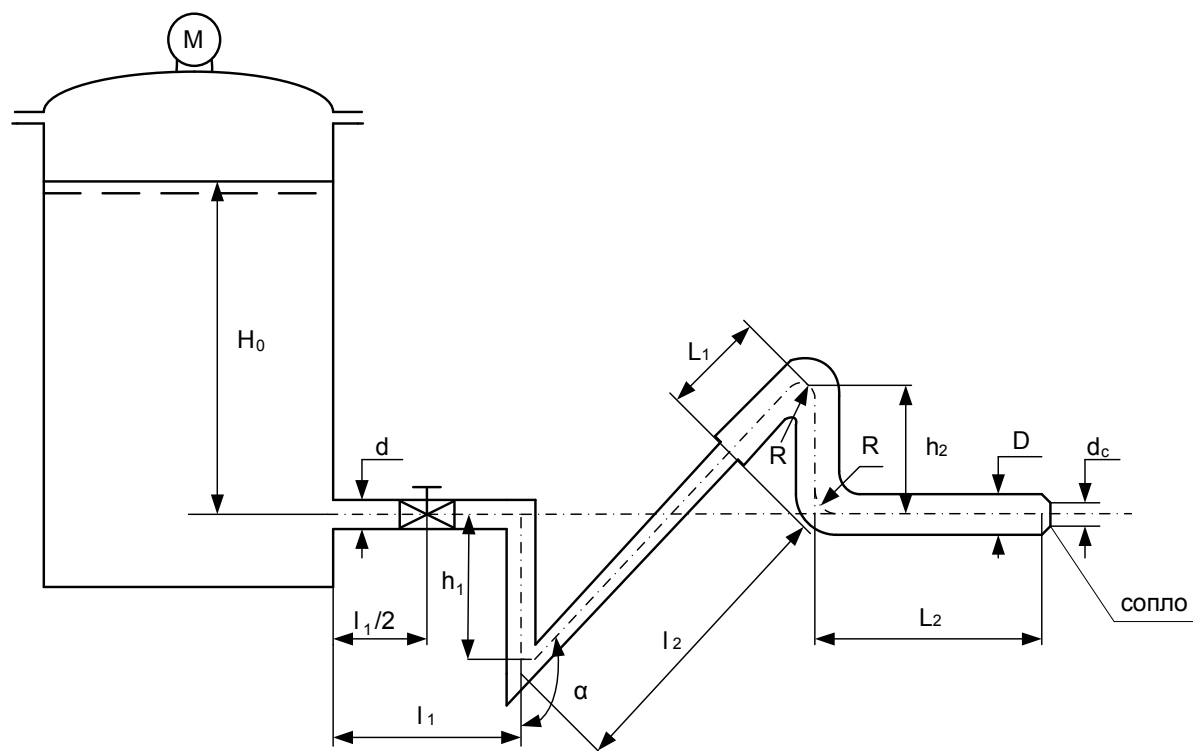
№	P_m	H_0	h	D	L_1	L_2	d	l	d_c	R	α_1	α_2	t	Жид- кость
	кг/см ²	м	м	м	м	м	м	м	м	м	град	град	°С	
1	3,5	5,0	3,0	0,2	12	5,0	0,10	20	0,05	0,1	120	30	20	Вода
2	3,0	4,5	2,5	0,2	14	4,0	0,15	25	0,05	0,15	110	20	15	Бензин
3	3,0	5,0	3,5	0,15	18	5,0	0,10	20	0,05	0,1	110	20	15	Вода
4	3,5	4,0	3,0	0,18	16	4,0	0,10	18	0,05	0,1	135	45	15	Керосин
5	4,0	4,5	3,0	0,2	20	4,0	0,12	15	0,05	0,1	135	45	30	Вода
6	3,5	4,5	2,5	0,18	18	3,0	0,12	19	0,05	0,1	120	30	25	Вода
7	4,2	5,0	3,0	0,2	16	4,0	0,11	20	0,05	0,2	120	30	20	Бензин
8	4,5	5,0	3,0	0,2	15	3,5	0,14	22	0,05	0,2	135	45	10	Бензин
9	4,0	4,5	2,8	0,16	10	3,0	0,10	24	0,05	0,2	110	20	16	Вода
10	3,7	4,8	2,5	0,16	14	3,2	0,20	18	0,05	0,15	120	30	20	Керосин

Тип И



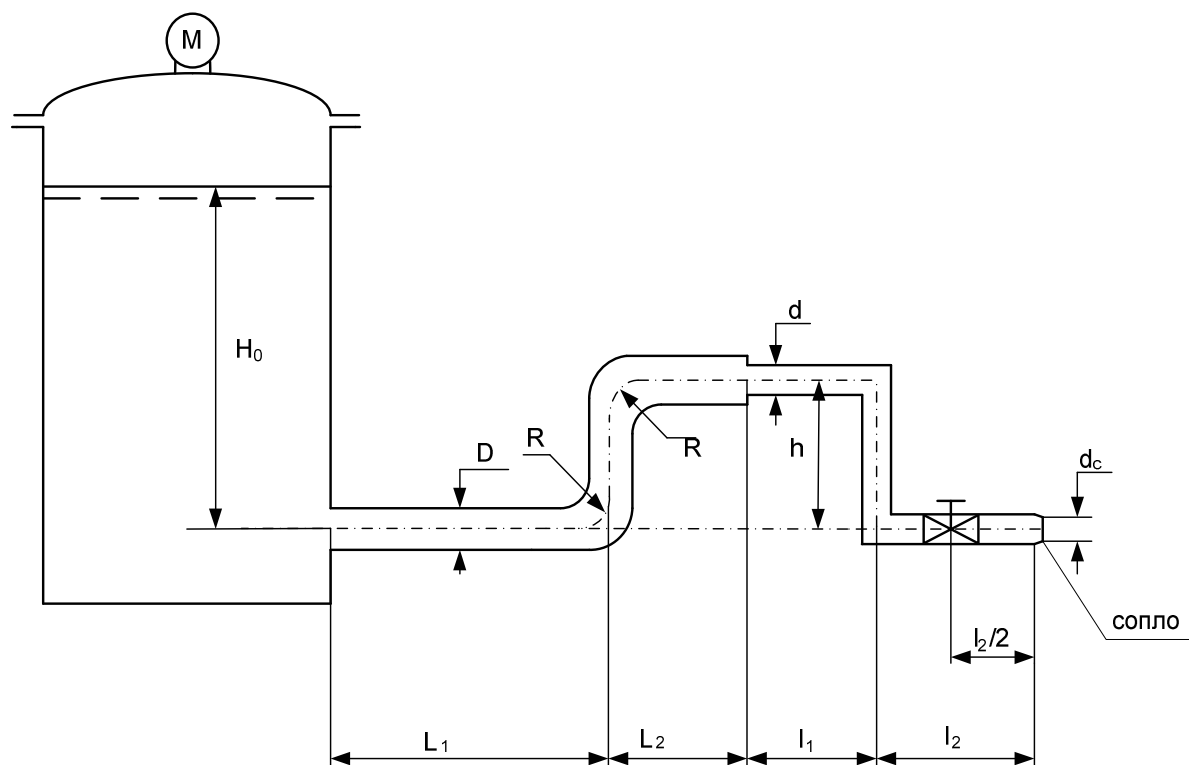
№	P_m	H_0	h	d	l_1	l_2	D	L_1	L_2	d_c	R	t	Жид- кость
	кг/см ²	м	м	м	м	м	м	м	м	м	м	°С	
1	4,0	6,0	3,0	0,10	10	6	0,20	20	20	0,08	0,2	20	Вода
2	4,2	5,0	3,5	0,10	12	8	0,15	15	20	0,06	0,15	15	Вода
3	4,5	5,5	3,0	0,12	10	10	0,18	20	15	0,06	0,2	20	Бензин
4	4,3	5,2	3,5	0,15	8	10	0,20	15	18	0,08	0,2	20	Керосин
5	3,8	4,8	2,5	0,10	14	8	0,18	20	18	0,08	0,2	10	Вода
6	4,6	5,0	3,2	0,12	15	10	0,20	18	25	0,08	0,2	15	Керосин
7	4,8	5,5	3,0	0,10	14	14	0,16	16	16	0,08	0,2	25	Вода
8	5,0	5,2	3,5	0,11	12	20	0,15	25	10	0,08	0,15	15	Бензин
9	4,5	4,5	3,2	0,12	20	10	0,18	22	20	0,08	0,2	10	Керосин
10	4,0	5,0	2,5	0,11	18	8	0,17	16	14	0,08	0,2	30	Вода

Тип К



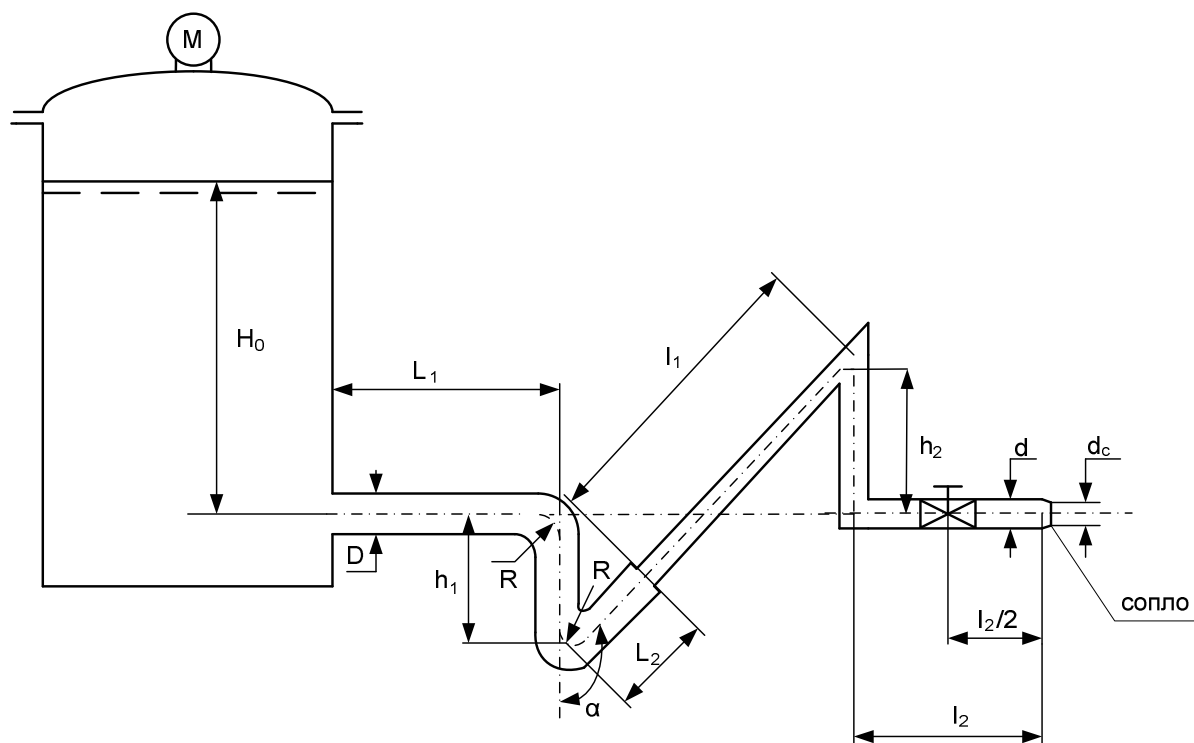
№	P_m	H_0	h_1	h_2	d	l_1	l_2	D	L_1	L_2	d_c	α	R	t	Жид- кость
	кг/см ²	м	м	м	м	м	м	м	м	м	м	град	м	°С	
1	4,0	4,0	2,0	3,0	0,10	10	3,5	0,20	7,5	7,5	0,08	120	0,2	20	Вода
2	4,2	3,5	1,6	2,4	0,10	8	3,0	0,15	5,0	6,0	0,06	120	0,15	20	Бензин
3	4,5	4,2	2,0	2,0	0,12	10	3,0	0,20	2,66	10,0	0,08	135	0,2	20	Керо- син
4	3,5	4,5	3,0	3,0	0,12	9	4,0	0,18	4,5	8,0	0,06	135	0,2	16	Вода
5	3,8	5,0	4,0	2,0	0,12	8	2,4	0,15	4,5	7,0	0,06	150	0,15	25	Вода
6	4,0	5,2	2,0	2,0	0,10	7	2,3	0,18	2,3	10	0,08	150	0,2	15	Керо- син
7	4,3	4,4	2,0	4,0	0,10	10	3,5	0,17	5,0	7,5	0,06	135	0,17	15	Бензин
8	3,0	4,8	3,0	3,0	0,15	12	4,0	0,20	8,0	15	0,08	120	0,2	10	Вода
9	3,4	4,6	2,5	2,0	0,11	10	5,0	0,17	4,0	10	0,06	120	0,2	30	Вода
10	3,6	4,1	1,0	3,6	0,11	9	2,3	0,20	3,0	12	0,08	150	0,2	10	Бензин

Тип Л



№	P_m	H_0	h	D	L_1	L_2	d	l_1	l_2	d_c	R	t	Жид- кость
	кг/см ²	м	м	м	м	м	м	м	м	м	м	°С	
1	4,5	3,5	2,0	0,2	15	12	0,10	15	10	0,05	0,2	20	Вода
2	4,3	3,0	2,2	0,2	16	14	0,15	12	14	0,06	0,2	20	Бензин
3	4,0	3,2	2,0	0,15	20	15	0,10	10	16	0,05	0,15	15	Вода
4	3,8	4,0	2,5	0,13	18	16	0,10	16	8	0,05	0,2	25	Вода
5	4,0	4,4	3,0	0,18	20	20	0,12	18	12	0,05	0,15	20	Керосин
6	4,4	8,0	2,6	0,18	25	12	0,14	12	14	0,06	0,15	15	Бензин
7	4,2	4,0	3,0	0,16	20	16	0,10	10	10	0,05	0,2	10	Вода
8	4,0	3,5	2,8	0,16	15	15	0,12	12	8	0,05	0,2	10	Керосин
9	3,5	4,5	3,0	0,17	20	16	0,10	11	9	0,05	0,1	16	Вода
10	4,5	4,0	2,5	0,17	18	20	0,11	10	12	0,05	0,2	30	Вода

Тип М



№	P_m	H_0	h_1	h_2	D	L_1	L_2	d	l_1	l_2	d_c	α	R	t	Жид- кость
	кг/см ²	м	м	м	м	м	м	м	м	м	м	град	м	°С	
1	4,5	5,0	2,0	3,0	0,2	12	3,0	0,10	7,0	10	0,06	120	0,10	20	Вода
2	4,4	4,5	3,0	2,0	0,2	16	5,0	0,15	5,0	16	0,06	120	0,15	10	Вода
3	4,0	4,8	2,6	2,0	0,2	14	2,3	0,15	3,0	15	0,06	150	0,15	20	Бен- зин
4	4,2	4,0	1,5	2,5	0,2	15	2,3	0,15	2,3	14	0,06	150	0,15	25	Вода
5	3,8	3,5	2,3	2,3	0,18	14	3,5	0,12	3,0	10	0,06	135	0,12	16	Вода
6	3,6	4,0	2,4	2,4	0,18	16	2,5	0,10	3,0	10	0,05	135	0,10	10	Бен- зин
7	3,5	3,8	1,5	1,5	0,17	12	4,0	0,20	5,0	12	0,05	120	0,20	15	Бен- зин
8	4,2	3,6	3,0	3,0	0,15	10	2,0	0,10	4,9	10	0,06	150	0,10	20	Керо- син
9	4,3	4,4	3,0	3,0	0,16	12	6,0	0,10	6,0	8	0,06	120	0,10	15	Керо- син
10	4,0	4,8	4,0	4,0	0,14	10	3,0	0,10	5,5	10	0,05	135	0,10	15	Вода

МЕТОДИЧЕСКИЕ УКАЗАНИЯ

к выполнению расчетно-графической работы «Гидравлический расчет простого трубопровода» по курсу «Механика жидкости и газа»

1. Введение

Расчетно-графическая работа по дисциплине «Гидромеханика и аэродинамика» выполняется студентами специальности 1-70 05 01 «Проектирование, сооружение и эксплуатация газонефтепроводов и газонефтехранилищ» в пятом семестре обучения.

Целью работы является закрепление знаний, полученных студентами при изучении теоретического материала, выработка у них навыков практического применения этих знаний при решении инженерных задач.

В расчетно-графическую работу входит гидравлический расчет трубопровода заданной геометрии. Работа должна состоять из расчетно-пояснительной записки с включенными в нее результатами расчетов и чертежа, выполненного на миллиметровой бумаге, на котором схематически изображается трубопровод, и наносятся линии полного и пьезометрического напоров, а также указываются все составляющие потери напора.

2. Задание к расчетно-графической работе

Каждому студенту преподаватель – руководитель работы сообщает шифр индивидуального задания, в соответствии с которым студент из приложения выбирает данные своего задания.

В гидравлической системе следует определить расход жидкости, если давление в емкости p_m , а высота уровня жидкости – H_0 .

Схемы гидравлических систем, таблицы их геометрических размеров и значений исходных данных приведены в прил. 2.

Запорный вентиль в схемах А, В, Д, Ж, И, К открыт полностью, а в схемах Б, Г, Е, З, Л, М – частично. Трубы стальные, новые.

3. Основные сведения

Простым трубопроводом называют трубопровод, по которому жидкость транспортируется без промежуточных ответвлений потока.

Исходным при расчетах простого трубопровода является уравнение Бернулли, составленное для потока жидкости от плоскости свободной поверхности питающего резервуара до плоскости выходного сечения трубопровода.

При установившемся движении жидкости имеем:

$$z_0 + \frac{p_0}{\gamma} + \alpha_0 \frac{v_0^2}{2g} = z_k + \frac{p_k}{\gamma} + \alpha_k \frac{v_k^2}{2g} + \sum h_n, \quad (1)$$

где $z_0; z_k$ – ординаты, определяющие высоту положения центра выбранного сечения над произвольной горизонтальной плоскостью сравнения.

$\frac{p_0}{\gamma}; \frac{p_k}{\gamma}$ – пьезометрический напор в сечениях 0–0 и К–К;

$\alpha_0 \frac{v_0^2}{2g}; \alpha_k \frac{v_k^2}{2g}$ – скоростной напор в сечениях 0–0 и К–К;

$\alpha_0; \alpha_k$ – коэффициенты Кориолиса, учитывающие неравномерность распределения скоростей в соответствующих живых сечениях потока;

$\sum h_n$ – сумма потерь напора на пути между выбранными сечениями, состоящая из потерь на трение по длине и потерь в местных сопротивлениях.

Для удобства расчетов вводится понятие располагаемого напора трубопровода:

$$H = \left(z_0 + \frac{p_0}{\gamma} \right) - \left(z_k + \frac{p_k}{\gamma} \right), \quad (2)$$

который представляет перепад гидравлических напоров, действующих в выбранных сечениях потока.

Преобразуя, с учетом (2), уравнение Бернулли (1), получим общий вид расчетного уравнения простого трубопровода:

$$H = \alpha_0 \frac{v_0^2}{2g} - \alpha_k \frac{v_k^2}{2g} + \sum h_n. \quad (3)$$

Так как площадь свободной поверхности питающего резервуара достаточно велика по сравнению с сечением трубопровода, скорости в сечении 0–0 будут малы и скоростным напором в этом сечении можно пренебречь.

После этого расчетное уравнение примет вид:

$$H = \alpha_k \frac{v_k^2}{2g} + \sum h_n. \quad (4)$$

Выражая потери на трение по длине и местные потери формулами:

$$h_{n.mp} = \lambda \frac{l}{d} \cdot \frac{v^2}{2g}; \quad (5)$$

$$h_{n.m} = \zeta \frac{v^2}{2g}. \quad (6)$$

Получим:

$$H = \sum_{i=1}^n \left(\lambda_i \frac{l_i}{d_i} + \zeta_i \right) \frac{v_i^2}{2g} + \alpha_k \frac{v_k^2}{2g} \quad (7)$$

где λ_i – коэффициент гидравлического трения на каждом участке;
 l_i – длина каждого линейного участка;
 d_i – диаметр трубопровода на каждом участке;
 ζ_i – коэффициент местных сопротивлений;
 v_i – средняя скорость потока на каждом участке;
 α_k – коэффициент Кориолиса (для турбулентного режима $\alpha_k = 1,1$, для ламинарного $\alpha_k = 2,0$).

Используя уравнение неразрывности:

$$Q = v_1 S_1 \dots = v_i S_i = v_k S_k, \quad (8)$$

получим расчетное уравнение трубопровода в окончательной форме:

$$H = \frac{v_k^2}{2g} \left[\alpha_k + \sum_{i=1}^n \left(\lambda_i \frac{l_i}{d_i} + \zeta_i \right) \frac{S_k^2}{S_i^2} \right], \quad (9)$$

где S_k – площадь выходного сечения трубопровода;
 S_i – площадь живого сечения на каждом участке.

Графики напоров (диаграмма уравнения Бернулли) показывают изменение по длине трубопровода полного напора потока и его составляющих. Линия напора (удельной механической энергии потока) строится путем последовательного вычитания потерь, нарастающих вдоль потока, из начального напора потока (заданного пьезометрическим уравнением в питающем резервуаре). Пьезометрическая линия (дающая изменение гидростатического напора потока) строится путем вычитания скоростного напора в каждом сечении из полного напора потока.

Величина пьезометрического напора p_i / γ в каждом сечении определяется на графике заглублиением центра сечения под пьезометрической линией.

Величина скоростного напора $\alpha_i \frac{v_i^2}{2g}$ – вертикальным расстоянием между пьезометрической линией и линией полного напора.

На участках местной деформации потока, где ход изменения напора может быть показан только качественно, линии напоров даются пунктиром.

4. Порядок выполнения курсовой работы

Расчетно-графическая работа по гидравлике состоит в определении расхода жидкости Q в простом трубопроводе и построении его напорной и пьезометрической линий.

Работу рекомендуется выполнять по этапам.

1 ЭТАП

На миллиметровой бумаге в масштабе 1:100 вычерчивается схема трубопровода с указанием всех его геометрических размеров.

Весь трубопровод условно разбивается на n линейных участков l_i ($i = 1, 2, \dots, n$), границами которых служат местные сопротивления. Каждому линейному участку и каждому местному сопротивлению присваивается порядковый номер i при этом местному сопротивлению присваивается тот же порядковый номер, что и линейному участку, который оно ограничивает снизу по потоку. Местному сопротивлению «вход в трубопровод из резервуара» порядковый номер не присваивается, а значение коэффициента местного сопротивления для него $\zeta_{вх}$ суммируется со значением коэффициента местного сопротивления, имеющего порядковый номер 1, и в дальнейшем это суммарное значение используется в расчетах, как ζ_1 .

2 ЭТАП

Определяется режим движения жидкости в трубопроводе путем сравнения располагаемого напора H с его критическим значением. Располагаемый напор определяется по формуле:

$$H = H_0 + p_m / \gamma \quad (10)$$

Формулу для получения критического напора, соответствующего переходу от ламинарного режима движения жидкости к турбулентному можно получить, воспользовавшись формулой для определения потерь напора на трение при ламинарном движении:

$$H_{лам} = \frac{64}{Re} \cdot \frac{l}{d} \cdot \frac{v^2}{2g} = \frac{32 \cdot v \cdot l \cdot v}{g \cdot d^2}, \quad (11)$$

где $Re = v \cdot d / \nu$

Имея в виду, что критический напор $H_{кр}$ соответствует критической скорости $v_{кр}$, подставим в (11) значение $v_{кр}$, выраженное через критическое значение числа $Re_{кр}$,

$$v_{кр} = \frac{Re_{кр} \nu}{d} \quad (12)$$

и получим выражение для критического напора:

$$H_{кр} = \frac{32 \cdot v \cdot l \cdot v_{кр}}{gd^2} = \frac{32 \cdot v^2 \cdot l \cdot Re_{кр}}{gd^3}. \quad (13)$$

Значение $Re_{кр}$ можно принимать равным 2320.

Если $H < H_{кр}$ – режим ламинарный, если $H > H_{кр}$ – режим турбулентный.

3 ЭТАП

Задаемся определенным значением числа Re . В случае ламинарного режима целесообразно, в качестве первоначального, принимать значения $Re = 2320$, в случае турбулентного – $Re = 500d / \Delta_9$,

где d_i – диаметр трубопровода на рассматриваемом участке;

Δ_9 – абсолютная величина эквивалентной равномерно-зернистой шероховатости.

В соответствии с принятыми значениями числа Re для каждого линейного участка трубопровода определяем значение коэффициентов гидравлического трения λ_i и для каждого местного сопротивления – значение коэффициента местного сопротивления ζ_i .

4 ЭТАП

Подставляя значения коэффициентов гидравлического трения λ_i и коэффициентов местного сопротивления ζ_i в формулу (9), определяем из нее значение скорости истечения жидкости из трубопровода по выражению:

$$v_k = \sqrt{\frac{2gH}{\left[\alpha_k + \sum_{i=1}^n (\lambda_i l_i / d_i + \zeta_i) \right] S_k^2 / S_i^2}} \quad (14)$$

Затем по формуле

$$Q = v_k \cdot S_k \quad (15)$$

определяем значение расхода.

5 ЭТАП

По найденному значению расхода определяем значение скоростей на всех линейных участках трубопровода и по ним – значения чисел Re_i для каждого участка. Проведенный расчет чисел Re_i (первое приближение) студент предъявляет преподавателю – руководителю курсовой работы.

Если полученные значения чисел Re_i отличаются от принятых в начале расчетов (см. 3 этап) более чем на 10 %, то расчет проводится вновь, при этом в основу расчета кладутся числа Re_i полученные при выполнении настоящего этапа.

Такие последовательные расчеты проводятся до тех пор, пока полученные в результате очередного расчета числа Re_i не будут отличаться от чисел Re_i положенных в основу этого расчета, менее, чем на 10 %.

6 ЭТАП

В соответствии с окончательными значениями чисел Re_i определяем значения λ_i для всех линейных участков и значение ζ_i для всех местных сопротивлений.

7 ЭТАП

По формуле

$$h_{v_i} = \alpha_i \frac{v_i^2}{2g} \quad (16)$$

определяем скоростные напоры на всех линейных участках трубопровода.

8 ЭТАП

По формуле (5) определяем потери напора на трение для всех линейных участков трубопровода.

9 ЭТАП

По формуле (6) определяем потери напора на местные сопротивления.

10 ЭТАП

По формуле (4) проводим проверку проведенных расчетов.

11 ЭТАП

На миллиметровой бумаге строим напорную и пьезометрическую линии (диаграмму уравнения Бернулли).

ЛИТЕРАТУРА

1. Сборник задач по машиностроительной гидравлике / под ред. И. И. Кукулевского и Л. Т. Подвидзе. – М. : Машиностроение, 1972. – С. 226 – 239.
2. Вильнер, Я. М. Справочное пособие по гидравлике, гидромашинам и гидроприводам / Я. М. Вильнер, Я. Т. Ковалев, Б. Б. Некрасов. – Минск : Выш. шк., 1976.
3. Идельчик, И. Е. Справочник по гидравлическим сопротивлениям / И. Е. Идельчик. – М. : Машиностроение, 1976.
4. Примеры расчетов по гидравлике / под. ред. А. Д. Альтшуля. – М : Стройиздат, 1976.

СОДЕРЖАНИЕ

МОДУЛЬ 0. Введение в курс «Механика жидкости и газа».....	3
Краткий исторический обзор развития механики жидкости	5
Цель преподавания дисциплины	9
Задачи изучения дисциплины	9
МОДУЛЬ 1. Физические свойства жидкости.....	10
Введение.....	10
1. Основные физические свойства жидкости	10
Лабораторная работа № 1. «Определение вязкости жидкости вискозиметром Энглера»	19
Задания для практических занятий.....	24
Контрольные вопросы	25
Литература	25
МОДУЛЬ 2. Напряженное состояние жидкости.....	26
1. Классификация сил, действующих в жидкости	26
2. Свойства напряжений поверхностных сил, действующих в жидкости.....	28
3. Уравнения движения жидкости в напряжениях.....	32
Контрольные вопросы	34
Литература	34
МОДУЛЬ 3. Гидростатика жидкости.....	35
Введение.....	35
1. Дифференциальное уравнение равновесия жидкости (уравнение Эйлера)	35
2. Поверхности равного давления	37
3. Основное уравнение гидростатики.....	39
4. Геометрическая интерпретация основного уравнения гидростатики.....	40
5. Закон Паскаля и его практическое применение.....	41
Графическое изображение давления	41
6. Абсолютное и манометрическое давление. Вакуум. Приборы для измерения давления.....	44
7. Давление жидкости на плоские стенки.....	49
8. Давление жидкости на цилиндрические стенки.....	52
9. Закон Архимеда.....	55
Лабораторная работа № 2. «Приборы для измерения давлений. Измерение давления с помощью ртутного дифманометра»	56
Задания для практических занятий.....	64
Контрольные вопросы	71
Литература	72
МОДУЛЬ 4. Кинематика жидкости.....	73
Введение.....	73
1. Два метода изучения движения жидкости.....	73
2. Виды движения жидкости	75
3. Линия тока и элементарная струйка.....	78
4. Гидравлические характеристики потока. Расход и средняя скорость	81
5. Уравнение неразрывности жидкости в дифференциальной форме	83
6. Уравнение неразрывности для элементарной струйки и потока жидкости при установившемся движении	85
Контрольные вопросы	86
Литература	86

МОДУЛЬ 5. Динамика жидкости	87
Введение.....	87
1. Уравнение Бернулли для элементарной струйки невязкой жидкости.....	87
2. Энергетическая интерпретация уравнения Бернулли для установившегося движения. Три формы записи уравнения Бернулли.....	89
3. уравнение Бернулли для элементарной струйки вязкой жидкости.....	91
4. Уравнение Бернулли для потока вязкой жидкости при плавно изменяющемся движении.....	92
5. Условия применения уравнения Бернулли.....	94
Лабораторная работа № 3. «Построение диаграммы уравнения Бернулли».....	95
Задания для практических занятий.....	99
Контрольные вопросы	103
Литература	104
МОДУЛЬ 6. Режимы движения вязкой жидкости	105
Введение.....	105
1. Ламинарный и турбулентный режимы движения жидкости. Число Рейнольдса и его критическое значение.....	105
2. Турбулентные потоки. Осредненные скорости и напряжения. Пульсационные составляющие.....	109
3. Двухслойная модель турбулентного потока.....	111
4. Природа потерь при турбулентном движении	112
Лабораторная работа № 4. «Исследование режимов движения жидкости в круглой трубе».....	114
Контрольные вопросы	117
МОДУЛЬ 7. Потери напора при равномерном движении жидкости в круглой трубе.....	118
1. Классификация потерь напора.....	118
2. Касательные напряжения и их распределение при равномерном движении.....	125
3. Потери напора при равномерном движении жидкости.....	127
Лабораторная работа № 5. «Определение коэффициента гидравлического трения при движении жидкости в круглой трубе».....	140
Задания для практических занятий.....	144
Контрольные вопросы	146
Литература	147
МОДУЛЬ 8. Потери напора при неравномерном движении жидкости.....	148
Введение.....	148
1. Потери напора на начальных участках трубопроводов	149
2. Потери напора в местных сопротивлениях	150
3. Потери напора при внезапном расширении. Формула Борда.....	152
4. Выход из трубы. Диффузор. Внезапное сужение. Вход в трубу. Конфузоры. Поворот.....	155
5. Эквивалентная длина. Взаимное влияние местных сопротивлений.....	157
6. Зависимость коэффициентов местных сопротивлений от числа Рейнольдса	159
Лабораторная работа № 6. «Измерение потерь напора в местных сопротивлениях».....	160
Контрольные вопросы	165
Литература	166

МОДУЛЬ 9. Гидравлические расчеты трубопроводов	
при напорном движении жидкости	167
Введение.....	167
1. Расчет простого трубопровода постоянного диаметра	169
2. Три типа задач расчета трубопровода.....	171
3. Последовательное и параллельное соединение труб.....	174
4. Расчет трубопровода с непрерывным изменением расхода по длине	176
5. Сифонный трубопровод.....	177
6. Гидравлический расчет разветвленного трубопровода.....	181
7. Гидравлический удар как неустановившееся движение упругой жидкости	
в упругих трубопроводах	183
Задания для практических занятий.....	199
Контрольные вопросы	205
Литература	206
МОДУЛЬ 10. Истечение жидкости из отверстий и насадков.....	207
Введение.....	207
Истечение жидкости при постоянном напоре.....	209
1. Истечение через малое незатопленное отверстие с острой кромкой.....	209
2. Коэффициенты сжатия, скорости и расхода при истечении	
через незатопленное малое отверстие.....	214
3. Истечение через малое затопленное отверстие с острой кромкой.....	214
4. Истечение через насадки	216
5. Вакуум во внешнем цилиндрическом насадке.....	219
6. Истечение через внешний затопленный цилиндрический насадок	220
7. Истечение через нецилиндрические насадки	221
8. Сравнение гидравлических характеристик отверстий и насадков.....	223
Истечение жидкости при переменном напоре	224
9. Общая характеристика явления	224
10. Истечение при переменном напоре и постоянном притоке.....	225
Лабораторная работа № 7. «Истечение жидкости через малые отверстия	
при постоянном напоре»	230
Лабораторная работа № 8. «Истечение жидкости через насадки	
при постоянном напоре»	233
Контрольные вопросы	238
Литература	239
МОДУЛЬ 11. Сужающие устройства для измерения расхода жидкости	240
1. Объемные расходомеры	240
2. Расходомеры переменного перепада давления	245
3. Конструктивные особенности сужающих устройств	247
4. Расходомеры постоянного перепада давления.....	249
Контрольные вопросы	253
МОДУЛЬ 12. Установившееся движение жидкости в открытых руслах.....	255
Введение.....	255
1. Дифференциальное уравнение установившегося плавно изменяющегося	
движения жидкости.....	256
2. Основные виды установившегося движения жидкости	
в призматическом открытом русле.....	258
3. Удельная энергия потока и удельная энергия сечения.....	259

4. Спокойные и бурные потоки. Критическая глубина	261
5. Критический уклон	265
Контрольные вопросы	266
МОДУЛЬ 13. Равномерное движение жидкости в открытых руслах (каналах)	267
Введение.....	267
1. Гидравлически наивыгоднейший профиль.....	268
2. Допускаемые скорости движения воды в каналах.....	269
3. Основные типы задач при расчете каналов	275
4. Основы гидравлического расчета каналов в безразмерных величинах.....	276
5. Характеристики живых сечений с различной формой взаимосвязи элементов живого сечения	280
6. Рекомендации по выполнению расчетов каналов при равномерном движении.....	282
7. Расчет каналов замкнутого сечения	283
Контрольные вопросы	285
МОДУЛЬ 14. Установившееся неравномерное плавно изменяющееся движение жидкости в открытых призматических и непризматических руслах.....	286
1. Формы свободной поверхности потока в открытых призматических руслах с прямым уклоном дна.....	286
2. Формы свободной поверхности потока в открытых призматических руслах с нулевым и обратным уклоном дна	292
Контрольные вопросы	293
МОДУЛЬ 15. Основы движения грунтовых вод.....	294
Введение.....	294
1. Фильтрационные свойства грунтов.....	294
2. Скорость фильтрации. Линейный закон фильтрации.....	297
3. Коэффициент фильтрации.....	298
4. Особенности плавно и резко изменяющегося движения грунтовых вод	300
5. Дифференциальное уравнение установившегося неравномерного плавно изменяющегося движения грунтовых вод при линейном законе фильтрации	302
6. Расчет кривых подпора и спада при ламинарной фильтрации.....	305
7. Приток к вертикальным скважинам (колодцам)	306
8. Приток к горизонтальным водоприемным устройствам.....	310
Контрольные вопросы	311
Глоссарий.....	312
Приложение 1	321
Приложение 2	336
Приложение 3	346

Учебное издание

МЕХАНИКА ЖИДКОСТИ И ГАЗА

УЧЕБНО-МЕТОДИЧЕСКИЙ КОМПЛЕКС

для студентов специальности 1-70 04 03
«Водоснабжение, водоотведение и охрана водных ресурсов»

Составители

КОМАРОВСКИЙ Дмитрий Петрович
ЛИПСКИЙ Владимир Константинович

Редактор *Ю. В. Мацук*

Дизайн обложки *И. С. Васильевой*

Подписано в печать 22.01.08. Формат 60x84 ¹/₁₆. Бумага офсетная. Гарнитура Таймс.
Печать трафаретная. Усл. печ. л. 13,46. Уч.-изд. л. 12,98. Тираж 65 экз. Заказ 75.

Издатель и полиграфическое исполнение –
Учреждение образования «Полоцкий государственный университет»

ЛИ № 02330/0133020 от 30.04.04 ЛП № 02330/0133128 от 27.05.04

211440, г. Новополоцк, ул. Блохина, 29