




ДОНСКОЙ ГОСУДАРСТВЕННЫЙ ТЕХНИЧЕСКИЙ УНИВЕРСИТЕТ
УПРАВЛЕНИЕ ДИСТАНЦИОННОГО ОБУЧЕНИЯ И ПОВЫШЕНИЯ
КВАЛИФИКАЦИИ

Кафедра «Водоснабжение и водоотведение»

Методические указания
к курсовой работе
по дисциплине

«Водоснабжение и водоотведение»

Авторы
Нечаева Л.И.,
Харитоновна Т.А.



Ростов-на-Дону, 2016

Аннотация

В указаниях приведены методика проектирования и расчета систем внутреннего холодного водопровода и канализации жилых зданий, а также пример оформления проекта. Методические указания предназначены для (бакалавров всех форм обучения и иностранных студентов) по направлению «Строительство» специальностей ПГС, ТВ, АД, ПЗ, МАС, ГСХ, ЭУН, ПСМ.

Авторы

к.т.н. Л.И. Нечаева
асс. Харитонов Т.А.



Оглавление

ВВЕДЕНИЕ	4
1. Задание на курсовой проект и курсовую работу	4
2. Проектирование внутреннего водопровода	6
3. Проектирование внутренней водоотводящей сети зданий.....	13
4. Дворовая канализационная сеть	15
5. Расчет внутренних систем водоснабжения на ЭВМ.	16
ЛИТЕРАТУРА.....	28

ВВЕДЕНИЕ

Методические указания окажут помощь студентам при проведении практических занятий выполнении курсового проекта и курсовой работы.

В связи с повышением уровня инженерного оборудования зданий инженерам строительных специальностей необходимо изучить принципы проектирования и расчета сетей внутреннего водоснабжения и водоотведения, ознакомиться с основным технологическим оборудованием, применяемым при монтаже этих систем: трубами, фасонными частями, арматурой, санитарными приборами, насосными установками.

Курсовой проект выполняется студентами специальности ТВ, курсовая работа - студентами специальностей ПГС, АД, ПЗ, МАС, ГСХ, ЭУН, ПСМ.

1. Задание на курсовой проект и курсовую работу

1.1. Исходные данные

Для выполнения курсового проекта и курсовой работы студенту выдается задание в соответствии с номером зачетной книжки, план одной секции типового этажа в масштабе 1:200.

1.2. Состав и объем курсового проекта и курсовой работы

Курсовой проект состоит из графической части и расчетно-пояснительной записки, курсовая работа - из графической части с включением исходных данных и таблицы гидравлического расчета сети внутреннего водопровода в состав листа.

Графическая часть проекта выполняется на листе формата А1 и должна включать:

1) план двух секций типового этажа с размерами секции в масштабе 1:100 с расположением водопроводных и канализационных стояков и их номеров, подводящих и отводящих трубопроводов;

2) план подвала или технического подполья в масштабе 1:100 с размещением ввода водопровода и водомерного узла, повысительной насосной установки, магистральных трубопроводов, стояков, поливочных кранов, стояков канализации и выпусков канализации;

3) план участка застройки с наружными сетями водопровода и канализации в масштабе 1:500 с указанием диаметров и привязкой к осям здания;

4) аксонометрическую схему холодного водопровода в масштабе 1:100 с указанием диаметров участков и высотных отметок;

5) аксонометрическую схему одного из канализационных стояков до смотрового колодца в масштабе 1:100 с указанием диаметра и высотных отметок;

6) профиль дворовой канализации в масштабе: горизонтально 1:500 или 1:250, вертикальном - 1:100;

7) условные обозначения.

Расчетно-пояснительная записка составляется в минимальном объеме (10-12 стр.) и должна содержать следующие положения:

Содержание

I. Исходные данные

2. Проектирование внутреннего водопровода

2.1. Описание здания, благоустройство здания и принятая норма водопотребления

2.2. Принятая система и схема водоснабжения, материал труб, способы

их соединения, разводка, крепление, изоляция и уклон магистрали

2.2.1. Ввод водопровода и водомерный узел

2.2.2. Внутренняя водопроводная сеть и арматура

2.3. Гидравлический расчет сети внутреннего водопровода

2.3.1. Аксонометрическая схема внутреннего водопровода

2.3.2. Определение расчетных расходов и вероятность действия сантехнических приборов

2.3.3. Таблица гидравлического расчета сети, определение потерь напора на расчетном направлении

2.4. Подбор водомера

2.5. Определение требуемого напора H и подбор насосов

3. Проектирование внутренней водоотводящей сети

3.1. Конструирование внутренней водоотводящей сети, материал труб, способы их соединения, диаметры и уклоны

3.2. Гидравлический расчет внутренней водоотводящей се-

ти

4. Дворовая водоотводящая сеть

4.1. Трассировка сети и размещение колодцев

4.2. Материал труб, их диаметры и уклоны

5. Расчет внутренних систем водоснабжения на ЭВМ.

5.1 Основные зависимости необходимые для гидравлического расчета сети холодного водоснабжения с использованием ЭВМ

6. Построение продольного профиля дворовой водоотводящей

сети

Литература

Примеры оформления планов и схем приведены в приложениях.

2. Проектирование внутреннего водопровода

2.1. Описание здания, благоустройство здания и принятая норма водопотребления

Выполняется описание здания: количество секций, этажность, расстояние до красной линии, степень благоустройства и принимаемая норма водопотребления.

2.2. Выбор системы и схемы водопровода

Система внутреннего водопровода выбирается в зависимости от технико-экономической целесообразности, санитарно-гигиенических и противопожарных требований, а также с учетом принятой системы наружного водопровода.

Для условий данного курсового проекта и курсовой работы применяется система хозяйственно-питьевого водопровода.

Схемы водопровода необходимо проектировать простыми, экономичными, надежными и удобными при монтаже и эксплуатации.

По конфигурации схемы водопровода бывают с нижней и верхней разводкой магистральных трубопроводов, тупиковые и кольцевые. В жилых зданиях высотой до 12 этажей применяется тупиковая схема с нижней разводкой магистральных труб.

В зависимости от величины гарантированного напора в наружной сети водопровода различают следующие схемы:

- а) работающие под давлением наружной сети;
- б) работающие с местными повысительными установками.

Схемы с местными повысительными установками подразделяются на:

- а) схемы с водонапорным баком;
- б) схемы с постоянно действующими насосными установками;
- в) схемы с периодически действующими насосными установками, работающие совместно с водонапорным баком.

2.2.1. Ввод водопровода и водомерный узел

Вводом называется участок трубопровода от городской водопроводной сети до водомерного узла. Ввод необходимо прокладывать по кратчайшему расстоянию под углом 90° к стене здания.

При наличии подвала или технического подполья ввод выполняется в подвал или техническое подполье с обеспечением свободного доступа к водомерному узлу. При отсутствии подвала или технического подполья ввод целесообразно назначать в лестничную клетку с установкой водомера в подпольном канале.

Глубина заложения ввода принимается равной глубине заложения городского водопровода и зависит от глубины промерзания грунта. Для возможности опорожнения ввод прокладывается с уклоном 0,002-0,005 в сторону уличной сети.

Пересечение ввода со стенами подвала выполняется в сухих грунтах с зазором 0,2 м между трубопроводом и строительными конструкциями с заделкой отверстия водонепроницаемыми и газонепроницаемыми эластичными материалами, в мокрых грунтах - с установкой сальников.

Расстояние в плане между вводом водопровода и выпусками канализации и водостоков должно быть не менее 1,5 м при диаметре ввода до 200 мм и не менее 3 м - при диаметре ввода более 200 мм, п.9.5[5].

Ввод водопровода выполняется:

- а) из чугунных труб при диаметре ввода более 50 мм,
- б) из стальных оцинкованных труб при диаметре ввода менее 50 мм.

Водомерные узлы устанавливаются сразу после прохода ввода через стену или фундамент на расстоянии около 1 м от стены с обеспечением мер против их замерзания. С каждой стороны водомера устанавливаются вентили или задвижки. Между водомером и вторым по движению воды вентиляем предусматривается установка контрольно-спускного крана для опорожнения системы и проверки точности показания водомера. При устройстве одного ввода в здание у водомера устраивается обводная линия с вентиляем или задвижкой. Нормальное положение этого вентиля или задвижки - закрытое.

2.2.2. Внутренняя водопроводная сеть и арматура

Внутренняя водопроводная сеть состоит из магистральных трубопроводов, стояков и подводящих к санитарным приборам труб.

В жилых зданиях используются в основном водопроводные сети с нижней разводкой. Магистральные трубопроводы прокладываются вдоль внутренней капитальной стены ниже перекрытия на 0,3 м. Крепление трубопроводов - с помощью кронштейнов или подвесок. Для удаления воды из системы магистральный трубопровод прокладывается с уклоном не менее 0,002 в сторону вво-

да.

Водопроводные стояки размещаются совместно с канализационными, которые устанавливаются у прибора (унитаза), отводящего наибольший единовременный расход сточных вод. В зависимости от требований к отделке зданий применяется открытая или скрытая прокладка стояков.

Подводящие трубопроводы от стояков к санитарным приборам прокладываются на высоте 0,2 - 0,3 м над полом с уклоном 0,002 - 0,005 к стоякам и соединяются с водопроводной арматурой вертикальными участками.

Высота расположения водоразборной арматуры:

- смеситель ванны - 0,7 - 0,8 м;

- смеситель умывальника и мойки - 1 м;

- шаровой клапан высоко расположенного смывного бачка - 2 м;

- шаровой клапан смывного бачка "Компакт" - 0,6 м.

Запорная арматура - вентили и задвижки. Задвижки устанавливаются на трубопроводах диаметром 50 мм и более и при необходимости пропуска воды в двух направлениях.

Установка запорной арматуры предусматривается:

- на вводе (водомерный узел);

- на магистрали для обеспечения возможности выключения на ремонт отдельных секций здания;

- у основания стояков, в зданиях в три этажа и более;

- на ответвлениях, питающих пять и более водоразборных точек;

- на ответвлениях на каждую квартиру;

- на подводках к смывным бачкам;

- перед наружными поливочными кранами.

Поливочные краны \cdot 25 мм устанавливаются через каждые 60-70 м по периметру здания, размещаются в нишах наружных стен зданий на высоте 0,3 м от отмостки.

2.3. Гидравлический расчет сети внутреннего водопровода

Гидравлический расчет внутренней водопроводной сети выполняется для определения диаметров труб и необходимого напора в системе.

2.3.1. Аксонометрическая схема внутреннего водопровода

Аксонометрическая схема выполняется для проведения гидравлического расчета, вычерчивается в масштабе 1:100. На схему наносят ввод водопровода с указанием диаметра и отметки оси трубопровода в месте пересечения его с наружной стеной здания; водомерный узел; повысительные установки; магистраль-

ные трубопроводы; стояки и подводящие трубопроводы с указанием диаметров, уклонов и отметок осей; арматура; пожарные и поливочные краны; контрольно-измерительные приборы и др. В первую очередь выбирается расчетное направление от места присоединения ввода к городскому водопроводу до наиболее удаленного и высоко расположенного санитарного прибора. Расчетное направление разбивается на расчетные участки, начиная от наиболее удаленного санитарного прибора. Расчетным называется участок водопроводной сети, на котором расход остается постоянным или между двумя ответвлениями. Участки обозначаются цифрами, например, 1-2, 2-3 и т.д.

2.3.2. Определение расчетных расходов и вероятности действия сантехнических приборов

Расчетным расходом называется максимальный расход, пропуск которого должна обеспечить водопроводная сеть.

Максимальный секундный расход холодной воды, л/с, на расчетном участке сети

$$q^c = 5q_{\text{с}}^c \cdot \alpha, \quad (1)$$

где $q_{\text{с}}^c$ - секундный расход холодной воды, л, величина которого

определяется по прил. 3[1];

α - коэффициент, определяемый по прил. 4[1] в зависимости от произведения общего числа приборов N на расчетном участке сети и вероятности их действия P^c .

Вероятность действия санитарно-технических приборов на участках сети при одинаковых водопотребителях в здании

$$P^c = \frac{q_{\text{hr,u}}^c \cdot U}{3600 N q_{\text{с}}^c}, \quad (2)$$

где $q_{\text{hr,u}}^c$ - норма расхода холодной воды, л, потребителем в час наибольшего водопотребления, принимая по прил. 3[1];

U - число водопотребителей;

N - число санитарно-технических приборов;

$q_{\text{с}}^c$ - секундный расход холодной воды, л/с, отнесенный к одному прибору, величина которого определяется по прил. 3[1].

Для определения числа водопотребителей необходимо полезную площадь (жилую) разделить на норму жилой площади на человека, м² (12 м² на человека в Российской Федерации).

2.3.3. Таблица гидравлического расчета сети, определение

потерь напора на расчетном направлении.

Определение расчетных расходов по участкам сети и гидравлический расчет сети заносятся в табл.2.1.

Таблица 2.1

№ расч. уч.	Общее число приоб. N	q^c , л/с	Вероятность P^c	N	α	Расч. расход q^c , л/с	Диаметр \varnothing , мм	Скорость V , м/с	Длина l , м	Потери напора на единицы i	Потери напора на расч. участке $H=i l (1+K_i)$, м
1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12

Определение диаметров труб, скоростей движения и потерь напора на единицу длины производится по таблицам для гидравлического расчета водопроводных труб [4].

Диаметры труб определяют в зависимости от расчетного расхода по экономическим скоростям, величины которых принимают 0,7÷1,5 м/с согласно п.7.6 [1].

По результатам расчета определяются потери напора на участке m ,

$$H_i = i l (1+K_i), \quad (3)$$

где i – потери напора на единицу длины, m , определяемые по таблицам [4];

l – длина расчетного участка, m ;

K_i – коэффициент, учитывающий потери напора в местных сопротивлениях, принимаемый в сетях хозпитьевых водопроводов жилых зданий $K_i = 0,3$.

Общие потери напора H_i на расчетном направлении определяются суммированием потерь напора H_i на расчетных участках.

2.4. Подбор водомера, определение потерь напора в водомере.

Водомер и обводная линия рассчитываются на пропуск максимального расхода воды.

Подбор водомера производится по среднечасовому расходу воды за период потребления (сутки, смена), который не должен

превышать эксплуатационный.

$$\text{Среднечасовой расход воды, м}^3/\text{ч,} \quad (4)$$

$$q_{\text{ср.ч.}} = \frac{q_u^c U}{1000T},$$

где q_u^c - норма расхода холодной воды, л, потребителем в сутки (смену) наибольшего водопотребления, определяемая по прил. 3 [1];

U – число водопотребителей (жителей);

T – расчетное время потребления воды (сутки, смена), ч.

Данные для подбора водомера приведены в табл. 2.2.

Таблица 2.2

Диаметр условного прохода счетчика, мм	Параметры					
	Расход воды, м ³ /ч			Порог чувствит. не более, м ³ /ч	Максим. объём за сутки, м ³	Гидравлич. сопротивление счетчика, м/(л/с) ²
	Минимальный	Эксплуатационный	Максимальный			
15	0,03	1,2	3	0,015	45	14,4
20	0,05	2	5	0,025	70	5,2
25	0,07	2,8	7	0,035	100	2,6
32	0,1	4	10	0,05	140	1,3
40	0,16	6,4	16	0,08	230	0,5
50	0,3	12	30	0,15	450	0,14
65	1,5	17	70	0,6	610	0,08
80	2	36	110	0,7	1300	0,025
100	3	65	180	1,2	2350	0,0007
150	4	140	350	1,6	5100	0,00013

Крыльчатые водомеры устанавливаются только на горизонтальных участках, турбинные – на горизонтальных и вертикальных при условии движения воды снизу вверх.

Водомеры с принятым диаметром проверяются на пропуск максимального расхода воды на хозяйственно-питьевые нужды, при котором потери напора в крыльчатых водомерах не должны превышать 2,5 м, в турбинных - 1 м.

Потери напора, м, в водомерах

$$h = S q^c, \tag{5}$$

где S – гидравлическое сопротивление водомера;
 q^c - расчетный секундный расход холодной воды в системе, л/с,
 принимаемый по табл.2.1.

2.5. Определение требуемого напора H_{ser} и подбор насосов.
 Определяется необходимый напор на вводе в здание, м,

$$H_{ser} = H_{geom} + H_{tot,l} + H_f, \tag{6}$$

где H_{geom} - геометрическая высота подъема воды, м, равная разности

отметки смесителя расчетного прибора и отметки земли в месте подключения ввода к городской водопроводной сети;

..... $H_{tot,l} = h + H_l$ - общие потери напора на расчетном направлении, м,

определяемые по табл. 2.1;

h - потери напора в водомере, м, определяемые по формуле (5);

H_f - свободный напор на излив у расчетного прибора, м, определяемый по прил.2 [I]:

- у смесителя ванны с умывальником - 3 м;

- у смесителя мойки -2м;

- у поплавкового клапана смывного бачка - 2 м.

Полученная величина H_{ser} сравнивается со значением гарантированного напора H_g . В случае если H_{ser} превышает H_g на 2-3 м, следует увеличить диаметры труб на участках сети с большой величиной потерь напора. Если же $H_{ser} \cdot H_g$ больше, чем на 3 м, необходимо предусматривать устройство насосной установки.

Напор, м, развиваемый насосом:

$$H_p = H_{ser} - H_g. \tag{7}$$

Марка насоса подбирается по максимальному секунднему расходу воды q^c из табл.2.1 и напору H_p .

Мощность насоса, кВт:

$$9,81 q^c H_p, \tag{8}$$

где q_c - максимальный расчетный расход холодной воды в

здании, л/с;

H_p - напор, развиваемый насосом, м;

η - КПД насоса, принимаемый 0,75-0,8.

Мощность электродвигателя, кВт:

где N - мощность насоса, кВт;

α - коэффициент запаса, принимаемый в зависимости от мощности насоса:

$N \leq 2$	$\alpha = 1,5$;
$2 < N \leq 5$	$\alpha = 1,5 \dots 1,5$;
$5 < N \leq 50$	$\alpha = 1,25 \dots 1,15$;
$50 < N \leq 100$	$\alpha = 1,5 \dots 1,05$;
$N > 100$	$\alpha = 1,05$.

По справочнику [2] подбирается насос, параметры которого наиболее близко совпадают с расчетными:

$Q_{\text{табл}} \approx q^c$, $H_{\text{табл}} \approx H_p$, $N_{\text{табл}} \approx N_{\text{дв}}$.

На напорном трубопроводе каждого насоса устанавливаются обратный клапан, задвижка, манометр, на всасывающем - задвижка, манометр. При количестве рабочих насосов от одного до трех предусматривается один резервный насос.

Насосные установки располагают в отдельных подземных помещениях, примыкающих к зданию. Не допускается устанавливать их под жилыми квартирами, детскими или групповыми комнатами детских яслей и садов, рабочими комнатами административных зданий, классами общеобразовательных школ, больничными помещениями, аудиториями учебных заведений.

Насосные агрегаты устанавливаются на виброизолирующих основаниях. На напорных и всасывающих линиях предусматривается установка виброизолирующих вставок.

3. Проектирование внутренней водоотводящей сети зданий

В жилых зданиях проектируется бытовая водоотводящая сеть и в отдельных случаях - внутренние водостоки.

Бытовая водоотводящая сеть проектируется для отведения сточных вод от санитарно-технических приборов (унитазов, умывальников, ванн, моек и т.п.), внутренние водостоки - для отведения дождевых и талых вод с кровли зданий.

Внутренняя канализация состоит из следующих элементов: приемников сточных вод (санитарно-технических приборов), гидравлических затворов, отводных трубопроводов от санитарных приборов, стояков, выпусков и устройств для прочистки труб.

Отводные трубопроводы служат для отвода сточных вод от

санитарных приборов в стояки, прокладываются на 0,05-0,1м выше пола вдоль стен или перегородок с уклоном к стояку.

В зависимости от диаметра принимают следующие уклоны отводных трубопроводов:

при $d = 50 \text{ мм}$ $i = 0,035$;

при $d = 100 \text{ мм}$ $i = 0,02$;

при $d = 150 \text{ мм}$ $i = 0,01$.

Канализационные стояки - вертикальные трубопроводы, транспортирующие сточные воды от отводных линий к канализационным выпускам, выполняются из чугунных раструбных труб.

На канализационных стояках предусматривается установка ревизий на нижнем и верхнем этажах, а в зданиях высотой в 5 этажей и более - не реже, чем через 3 этажа. Ревизия располагается на высоте 1 м от пола. Вытяжная часть стояка выводится выше кровли на высоту, м:

от плоской неэксплуатируемой кровли.....0,3;

от скатной кровли.....0,5;

от эксплуатируемой кровли.....3,0.

Канализационные выпуски служат для сбора сточных вод от стояков и отвода их за пределы здания до ближайшего канализационного колодца. В месте присоединения выпуска к дворовой канализации устраивается смотровой колодец.

Несколько стояков можно объединить отводными трубопроводами и присоединить к одному выпуску. В пределах здания отводные трубопроводы от стояков могут быть проложены по стенам подвала (под потолком), выше пола подвала на кирпичных столбиках.

На отводных трубопроводах устанавливаются прочистки на поворотах и горизонтальных участках, если расстояние, м, превышает:

при $d = 50 \text{ мм}$8;

при $d = 100 \text{ мм}$12;

при $d = 150 \text{ мм}$15.

Рекомендуется направлять канализационные выпуски в сторону, противоположную вводу водопровода.

3.1. Гидравлический расчет внутренней водоотводящей сети

Диаметр водоотводящих стояков принимается по всей высоте одинаковый и должен быть не менее чем диаметр наибольшего отводного трубопровода от санитарного прибора из числа присоединяемых к стояку. Пропускную способность водоотводя-

щих стояков необходимо проверять в соответствии с табл.8 [1].

В проекте рассчитывается один канализационный выпуск (наиболее нагруженный).

Максимальный секундный расход воды, q^s , л/с на выпуске:

$$q^s = q_1^{\text{tot}} + q_0^s, \quad (10)$$

где q_1^{tot} - расчетный расход холодной и горячей воды на одном выпуске.

Расход и вероятность P определяются соответственно по фор – мулам (1) и (2) для количества приборов на расчетных стояках;

q_0^s - расход от прибора с максимальным водоотведением (для унитаза

$$q_0^s = 1,6 \text{ л/с}).$$

Скорость движения сточных вод в выпусках должна быть не менее 0,7 м/с,

наполнение - не менее 0,3 и не более 0,6. Диаметр выпуска подбирается по таблицам для гидравлического расчета канализационных сетей [5].

4. Дворовая канализационная сеть

Дворовая канализационная сеть принимает сточные воды от одного или группы зданий. Она присоединяется к городской канализационной сети через контрольный колодец. Дворовую сеть прокладывают параллельно стенам здания с уклоном 0,01 на расстоянии не менее 3 м от стены здания. Минимальный диаметр дворовой канализации - 150 мм.

В местах присоединения выпусков из зданий, на поворотах, в местах изменения диаметров труб или уклона, на прямых участках через 35 м при диаметре труб \cdot 150 мм и через 50 м при диаметре труб \varnothing 200–450 мм устанавливаются смотровые колодцы.

Перед присоединением к городской сети на трубопроводе дворовой канализации на расстоянии 1,5 м от красной линии застройки в глубину участка устанавливают контрольный смотровой колодец.

Дворовая канализационная сеть наносится только на ген- плане участка.

4.1. Построение профиля дворовой канализации

Профиль дворовой канализации выполняется для определения диаметров и заглубления сети.

Начальное заглубление дворовой канализационной сети:

$$h_{\text{нач}} = h_{\text{пром}} - 0,3, \text{ м}, \quad (11)$$

где $h_{\text{пром}}$ - глубина промерзания грунта, зависящая от климатического района (дается в задании).

До контрольного колодца уклон труб принимается 0,01. С учетом заглубления городской канализационной сети решается вопрос о необходимости перепада в контрольном колодце.

Трубы, принимаемые для дворовой сети - керамические ГОСТ 286-82.

Пример построения профиля приведен в прил. 6.

5. Расчет внутренних систем водоснабжения на ЭВМ.

В настоящее время существует огромное количество различных программ, надстроек, встраиваемых приложений и т.д. для расчета систем внутреннего водопровода и канализации, которые обладают теми или иными преимуществами и недостатками. В методических указаниях рассмотрена возможность использования таблиц Excel для выполнения гидравлических расчетов сети холодного водоснабжения. Применение электронных таблиц значительно отличается от использования прикладных программ в сторону увеличения ручного труда проектировщика, однако позволяет быстро и с минимальным количеством специальных знаний составить расчетные таблицы и выполнить расчет.

5.1 Основные зависимости необходимые для гидравлического расчета сети холодного водоснабжения с использованием ЭВМ

В основе гидравлического расчета лежит подбор диаметров трубопроводов сети при обеспечении средней скорости движения воды по участку в заданных пределах и определение потерь напора на данном участке.

Согласно п. 7.6. СНиПа [1] «скорость движения воды в трубопроводах внутренних водопроводных сетей, в том числе при пожаротушении, не должна превышать 3 м/с». Однако снижение скорости ниже 0,7 м/с также негативно влияет на работу водопроводной сети, вызывая застой воды в трубах и снижение ее качества. Исходя из этого, следует принимать скорость движения в трубах в пределах 0,7-2,0 м/с, обеспечивая необходимый запас пропускной способности для пропуска противопожарного расхода.

Расчет потерь напора на участке сети одна из главных и ответственных задач, т.к. основываясь на полученных результатах, принимают решение о необходимости установки подкачивающих устройств. Как и в городской разводящей сети, во внутренних водопроводных сетях учитывают потери напора по длине и на мест-

ные сопротивления. Учет каждого местного сопротивления в данном случае принципиально возможен, но значительно загромождает расчет, поэтому СНиП [1] рекомендует завышать потери напора по длине в системах холодного водоснабжения на коэффициент k_l , принимаемый:

0,3 - в сетях хозяйственно-питьевых водопроводов жилых и общественных зданий;

0,2 - в сетях объединенных хозяйственно-противопожарных водопроводов жилых и общественных зданий, а также в сетях производственных водопроводов;

0,15 - в сетях объединенных производственных противопожарных водопроводов;

0,1 - в сетях противопожарных водопроводов.

Следовательно, основной задачей становится определение потерь напора по длине.

Потери напора при движении воды по трубам пропорциональны их длине и зависят от диаметра труб, расхода воды (скорости течения), характера и степени шероховатости стенок труб (т.е. от типа и материала труб) и от области гидравлического режима их работы.

Основной формулой для расчета потерь напора по длине является формула Дарси-Вейсбаха:

$$h = \lambda \frac{l \cdot V^2}{d \cdot 2 \cdot g}, \quad (12)$$

где l – длина трубопровода, м;

V – скорость движения воды, м/с;

d – внутренний диаметр трубопровода, м;

g – ускорение свободного падения, м/с²;

λ – коэффициент гидравлического трения, определяемый в зависимости от режима движения жидкости.

Исходя из того, что потери напора пропорциональны длине участка, возможно определять величину потерь напора на единицу длины безразмерной величиной - гидравлическим уклоном $i = \frac{h}{l}$.

В прил. 10 СНиП 2.04.02-84* [6] рекомендуется определять потери напора на единицу длины трубопровода (i) с учетом гидравлического сопротивления стыковых соединений по следующей формуле:

$$i = \frac{\lambda}{d} \cdot \frac{v^2}{2g} = \frac{A_1}{2g} \cdot \frac{(A_0 + \frac{C}{v})^m}{d^{m+1}} V^2, \quad (13)$$

где v – средняя по сечению скорость движения, м/с;
 d – внутренний диаметр трубы, м;
 g – ускорение свободного падения, м/с²;
 A_1, A_0, C и m – коэффициенты, определяемые по табл. 1.
 Значения коэффициентов в табл. 1 соответствуют применяемой в настоящее время технологии изготовления труб, а в случае отличия гарантируемых заводом-изготовителем значений коэффициентов A_0, A_1 и C от приведенных они должны быть указаны в ГОСТе или технических условиях на изготовление труб.

При технико-экономических расчетах и выполнении гидравлических расчетов систем подачи и распределения воды на ЭВМ потери напора в трубопроводах СНиП 2.04.02-84* [6] рекомендует определять по формуле (14) прил. 10:

$$i = \frac{Kq^n}{d^p}, \quad (14)$$

где q – расчетный расход воды, м³/с;
 d – внутренний диаметр труб, м.

Таблица 5.1.

Коэффициенты в уравнении (13) для определения гидравлического уклона

№ п/п	Вид труб	M	A ₀	1000 A ₁	1000 (A ₁ /2g)	C	
1	Новые стальные без внутреннего защитного покрытия или с битумным защитным покрытием	0,226	1	15,9	0,810	0,684	
2	Новые чугунные без внутреннего защитного покрытия или с битумным защитным покрытием	0,284	1	14,4	0,734	2,360	
3	Неновые стальные и неновые чугунные без внутреннего за-	$v < 1,2$ м/с	0,30	1	17,9	0,912	0,867

	щитного покрытия или с битумным защитным покрытием	$v \geq 1,2$ м/с	0,30	1	21,0	1,070	0
4	Пластмассовые		0,226	0	13,44	0,685	1
5	Стеклянные		0,226	0	14,61	0,745	1

Примечание. Значение C дано для $v = 1,3 \cdot 10^{-6}$ м²/с (вода, $t = 10^\circ\text{C}$).

Значения коэффициента K и показателей степени n и p следует принимать по табл. 5.2.

Для определения расчетных потерь напора в системах водоснабжения в настоящее время в основном используются формулы, полученные Ф.А.Шевелевым (для стальных, чугунных и пластмассовых труб).

Ф.А. Шевелевым предложены следующие формулы для определения потерь напора на единицу длины:

а) для неновых стальных и чугунных труб, работающих в квадратичной области при $V < 1,2$ м/с:

$$i = \frac{0,00148}{d^{5,3}} \left[1 + \frac{0,867}{V} \right]^{0,3} q^2; \quad (15)$$

б) для неновых стальных и чугунных труб, работающих в квадратичной области при $V \geq 1,2$ м/с:

$$i = \frac{0,001735}{d^{5,3}} q^2. \quad (16)$$

Таблица 5.2

Коэффициенты в уравнении (14) для определения гидравлического уклона

№ п/п	Вид труб	1000 К	p	n
1	Новые стальные без внутреннего защитного покрытия или с битумным защитным покрытием	1,790	5,1	1,9
2	Новые чугунные без внутреннего защитного покрытия или с битумным защитным покрытием	1,790	5,1	1,9

3	Неновые стальные и неновые чугунные без внутреннего защитного покрытия или с битумным защитным покрытием	1,735	5,3	2
4	Пластмассовые	1,052	4,774	1,774
5	Стеклянные	1,144	4,774	1,774

Отдельно необходимо обратить внимание на расчет потерь напора в пластмассовых (полиэтиленовых, винилпластовых и т.п.) трубах, т.к. в настоящее время на нашем рынке появилось огромное количество данного вида труб различных производителей, зачастую отличающихся по параметрам от отечественных труб. Кроме этого в нормативной литературе (СНиП 2.04.02-84, СП 40-102-2000) предлагаются различные формулы для расчета потерь напора, что вызывает значительную неразбериху и путаницу. Ниже представлены зависимости, достаточно широко распространенные в отечественной нормативной литературе:

1. СНиП 2.04.02-84 [6] предлагает две формулы

а) для технико-экономических расчетов и расчетов на ЭВМ

$$i = \frac{0,001052}{d^{4,774}} q^{1,774}; \quad (17)$$

б) с учетом стыковых соединений (с увеличением на 15%) при расчете вручную

$$i = \frac{0,000685}{d^{1,226}} V^{1,774}, \quad (18)$$

где q – расход воды, м³/с;

V – средняя скорость движения воды, м/с;

d – внутренний диаметр трубопроводов, м.

Формулы (17) и (18) являются аналогичными и могут применяться равноправно.

2. Вступившие в силу в 2000 году СП 40-102-2000 [7] «Проектирование и монтаж трубопроводов систем водоснабжения и канализации из полимерных материалов» п. 3.5.2. рекомендуют определять потери напора на единицу длины без учета гидравлического сопротивления стыковых соединений по формуле (12) при $l=1$ и коэффициенте λ , определяемом:

$$\sqrt{\lambda} = \frac{0,5 \left[\frac{b}{2} + \frac{1,312(2-b) \lg(3,7d / K_3)}{\lg \text{Re}_\phi - 1} \right]}{\lg(3,7d / K_3)},$$

(19)

 где b – число подобия режимов течения воды;

$$b = 1 + \frac{\lg \text{Re}_\phi}{\lg \text{Re}_{\text{кв}}}, \quad (20)$$

 где Re_ϕ – фактическое число Рейнольдса;

$$\text{Re}_\phi = \frac{Vd}{\nu}, \quad (21)$$

 где V – средняя скорость движения воды на участке сети, м/с;

 d – внутренний диаметр трубы, м;

 ν – коэффициент кинематической вязкости воды, м²/с.

 $\text{Re}_{\text{кв}}$ – число Рейнольдса, соответствующее началу квадратичной области гидравлического сопротивления при турбулентном движении воды;

$$\text{Re}_{\text{кв}} = \frac{500d}{K_3}. \quad (22)$$

 Коэффициент b принимается равным 2, если по формуле (20) получается значение больше 2.

 Формула (19) дает одинаковые результаты с формулами СНиП 2.04.02-84 [6] при K_3 равным 0,000022 м и с учетом коэффициента 1,15, учитывающего потери на стыковых соединениях.

Выполнение расчетов по представленным формулам требует знания величины внутреннего диаметра трубопровода, по которому транспортируется вода. Внутренние диаметры наиболее широко применяемых марок трубопроводов представлены в табл. 5.3 и 5.4.

Таблица 5.3

Внутренние диаметры отечественных труб из полиэтилена и винилпласта

Диаметр	Полиэтилен высокой плотности (низкого давления)	Полиэтилен низкой плотности (высокого давления)	Диаметр	Винилпласт

Водоснабжение и водоотведение

	Л	СЛ	С	Т	Л	СЛ	С	Т		2,5 кгс/ см ²	6 кгс/ см ²	10 кгс/ см ²
10	-	-	-	5, 2				5, 2	6	-		6,5
12	-	-	-	7, 2				7, 2	8	-	8,5	8,1
16	-	-	-	11, 2			11, 2	9, 6	10	-	12,6	12,2
20	-	-	-	15, 2			15, 2	12, 4	15	16,6	16,2	15,8
25	-	-	20, 2	19, 6		20, 2	18, 6	15, 4	20	21,7	21,3	20,9
32	-	-	27, 2	25, 2	27, 2	26, 4	24, 2	20, 0	25	28,4	28,0	27,8
40	-	35, 2	34, 6	31, 6	35, 2	33, 0	30, 2	24, 8	30	36,5	35,3	33,7
50	-	45, 2	43, 4	39, 8	45, 2	41, 4	37, 8	31, 4	40	46,3	45,3	42,1
63	58, 2	57, 0	54, 6	50, 0	56, 0	52, 2	47, 8	39, 6	50	59,1	57,3	53,1
75	70, 2	68, 2	65, 2	59, 6	66, 6	62, 2	57, 0	47, 2	60	70,5	68,1	63,3
90	84, 8	81, 8	78, 4	71, 6	80, 2	74, 8	68, 4	56, 6	80	85,1	81,7	75,9

Примечание. Диаметр, указанный в расчетных таблицах для полиэтиленовых труб, совпадает с ее наружным диаметром.

Таблица 5.4

Внутренние диаметры стальных труб

Диаметр условный	Водогазопроводные ГОСТ 3262-76			Теплоде- фор- мирован- ные ГОСТ 8734-75	Горячеде- фор- мирован- ные, холодноде- фор- мирован- ные ГОСТ 8732- 70*
	легкие	обыч- ные	усилен- ные		
6	6,6	6,2	5,2	-	-
8	9,5	9,1	7,9	-	-
10	13,0	12,6	11,4	8,0 (10,8)	-

15	16,3(16,6)	15,7	14,9	12,0(14,8)	-
20	21,8(22,1)	21,2	20,4	21,8	19,0
25	27,9	27,1	25,5	28,0	25,0
32	36,7	35,9	34,3	30,0(34,0)	-
40	42,0	41,0	40,0	40,0	36,0
50	54,0	53,0	51,0	-	45,0(50,0)
65(70)	69,1	67,5	66,5	-	64,0(69,0)
80	81,5	80,5	79,5	-	77,0(82,0)
90	94,3	93,3	92,3	-	-

Иностранные производители труб для внутренних водопроводных систем (Rehau, Ekoplastic, Wavin) в своих информационных материалах предлагают для расчета таблицы и номограммы, не приводя расчетные формулы, а указывая на получение представленных графических зависимостей для каждого вида и диаметра труб в результате экспериментальных работ.

Из вышесказанного следует, что для гидравлического расчета стальных и отечественных пластмассовых труб можно использовать формулы, полученные Ф.А. Шевелевым или СП 40-102-2000[7], а расчет пластмассовых труб иностранного производства должен выполняться с использованием номограмм и таблиц, предлагаемых производителем данного вида труб.

5.2 Гидравлический расчет системы холодного водоснабжения

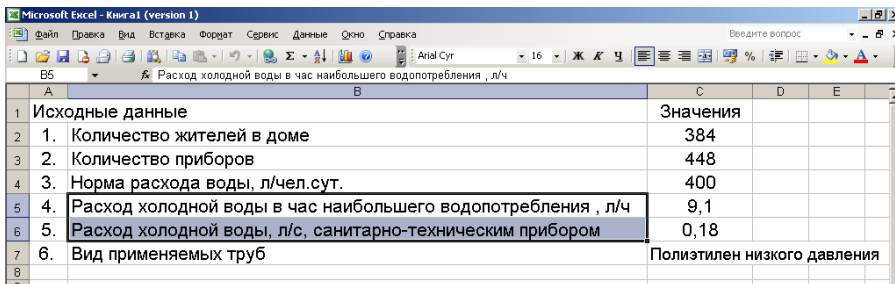
Исходные данные и схему водопроводной сети принимаем согласно п.1.4 пособия [8].

Расчет водопроводной сети жилого дома выполняется в электронных таблицах Excel, для чего создаем новый файл и переходим на лист 1. Лист 1 является листом исходных данных, куда мы заносим следующие позиции:

1. Количество жителей в доме;
2. Количество приборов;
3. Норма водоснабжения, л/чел.сут.;
4. Расход холодной воды в час наибольшего водопотребления, л/ч ;
5. Расход холодной воды, л/с, санитарно-техническим прибором;

В нашем случае лист 1 имеет вид, представленный на рис. 5.1.

Водоснабжение и водоотведение



А	В	С	Д	Е
1	Исходные данные	Значения		
2	1. Количество жителей в доме	384		
3	2. Количество приборов	448		
4	3. Норма расхода воды, л/чел.сут.	400		
5	4. Расход холодной воды в час наибольшего водопотребления, л/ч	9,1		
6	5. Расход холодной воды, л/с, санитарно-техническим прибором	0,18		
7	6. Вид применяемых труб	Полиэтилен низкого давления		

Рис.5.1. Исходные данные на листе 1 книги 1

Значения параметров системы принимаются по исходным данным и составленной схеме водопроводной сети здания. Таблицу гидравлического расчета располагаем на листе 2 по форме, представленной в пособии [8]. Опираясь на построенную аксонометрическую схему сети, заносим в соответствующие ячейки длины участков в метрах и количество приборов для каждого участка. В результате выполнения подготовительного этапа лист 2 принимает вид, показанный на рис.2.

В столбце D необходимо внести расход воды диктующим прибором, что можно сделать вручную, либо введя в ячейку D2 формулу «=Лист1!C\$6» и выполнив заполнение ячеек от D2 до D25.

Расчет вероятности действия приборов для холодного водоснабжения согласно СНиП [1] следует определять по формуле:

$$P^c = \frac{q_{hr,u}^c U}{q_0^c N \cdot 3600}, \quad (23)$$

где $q_{hr,u}^c$ – расход воды в час наибольшего водопотребления, л/ч;

U – количество жителей в здании, чел;

q_0^c – расход холодной воды санитарно-техническим прибором, л/с;

N – количество санитарно-технических приборов, шт.

В нашем примере исходные данные находятся на листе 1, поэтому для автоматического расчета значения P^c следует в ячейку E2 ввести следующую формулу «=Лист1!\$C\$5*Лист1!\$C\$2/(3600*Лист1!\$C\$6*Лист1!\$C\$3)» (знак \$ позволит при заполнении диапазона E2-E25 не изменять адреса ячеек) и выполнить заполнение всех строчек данного столбца.

№ уч-ков	Длина участка, м	N, шт	q ₀ ^c , л/с	P ^c	NP ^c	α	q _c , л/с	d, мм	V, м/с	i, м	H, м
1-2	0,5	1									
2-3	1,1	2									
3-4	0,2	3									
4-5	3,7	4									
5-6	3,3	8									
6-7	3,3	12									
7-8	3,3	16									
8-9	3,3	20									
9-10	3,3	24									
10-11	3,3	28									
11-12	3,3	32									
12-13	3,3	36									
13-14	3,3	40									
14-15	3,3	44									
15-16	3,3	48									
16-17	3,3	52									
17-18	3,3	56									
18-19	3,3	60									
19-20	4,2	64									
20-21	0,8	112									
21-22	2,8	112									
22-23	6,3	176									
23-24	0,8	272									
24-НС	7,5	448									

Рис. 5.2. Лист 2, подготовленный для проведения гидравлического расчета водопроводной сети жилого дома

В столбце F выполняется вычисление произведения числа приборов N для данного участка на вероятность действия P^c, что требует следующей записи (для ячейки F2) «=C2*E2». Изменение числового индекса должно соответствовать строчке в таблице.

Определение величины коэффициента «α» может быть выполнено двумя способами:

1. Вручную с помощью табл. 2 прил. 4 СНиПа [1] в зависимости от произведения числа приборов на вероятность действия. В этом случае необходимо в обязательном порядке проводить интерполяцию, что требует большого количества времени.

2. С помощью следующей аппроксимирующей формулы:

$$\ln(\alpha) = 0,0395 \ln^2(NP^c) + 0,5401 \ln(NP^c) - 0,0328 \quad (24)$$

или

$$\alpha = e^{0,0395 \ln^2(NP^c) + 0,5401 \ln(NP^c) - 0,0328}$$

Представленная формула с достаточной точностью описывает зависимость в диапазоне значений NP^c от 0 до 10.

В данном случае вычисления коэффициента «а» будет происходить автоматически при введении следующей формулы (например, для ячейки G2) «=EXP(LN(F2)*LN(F2)*0,0395+LN(F2)*0,5401-0,0328)». В других ячейках диапазона G2-G25 следует изменять численные индексы в обозначении ячейки при написании формулы на соответствующие.

Расход холодной воды на участке

$$q_c = 5q_c^0 \alpha. \quad (25)$$

В нашем примере расход рассчитывается автоматически в столбце Н (диапазон Н2-Н25), для которого формула имеет вид (например для ячейки Н2) «=5*D2*G2».

Расчет параметров трубопровода на участке требует учета некоторых особенностей:

1. Подбор диаметра, скорости и потерь напора на 1 метр трубопровода должен проводиться для труб иностранного производства вручную с помощью таблиц, приведенных в данных методических указаниях. Для чего, ориентируясь на расход в каждой строке, вписывают принятые по расчетным таблицам перечисленные выше показатели. Методика подбора и интерполяции подробно описана в пособии [4].

2. Выполнение расчета с помощью формул производится в автоматическом режиме в зависимости от принятого материала труб.

3. При автоматическом расчете в графу «диаметр» в отличие от ручного расчета вносится не условный, а внутренний диаметр трубопровода.

Расчет в автоматическом режиме требует ввода еще двух групп формул:

1. В диапазон J2-J25 вносятся формулы для расчета средней скорости движения воды по участку, в следующем виде (например для ячейки J2) «=4 *H2*1000/(3,14*I2*I2)».

2. В диапазон K2-K25 заносятся расчетные формулы потерь напора на 1 метр длины трубопровода в зависимости от выбранного вида труб. В нашем примере для системы холодного водоснабжения здания применены пластмассовые трубы отечественного производства, что позволяет нам воспользоваться формулой (6) преобразуя ее в следующий вид (например для ячейки K2) «=0,001052*СТЕПЕНЬ(H2/1000;1,774)/СТЕПЕНЬ(I2/1000;4,774)».

Заполнение граф «V» и «i» в данном случае будет происходить автоматически при введении значения внутреннего диа-

Водоснабжение и водоотведение

метра трубопровода, следовательно, для определения оптимальных характеристик следует вводить диаметры исходя из значений величины скорости или потерь напора на единицу длины (1 м), а затем судить об их целесообразности.

Расчет потерь напора на участке независимо от способа определения параметров трубопровода, производится автоматически:

$$H = (1 + k_1) \cdot i \cdot l, \quad (26)$$

где k_1 – коэффициент, учитывающий потери напора на местные

сопротивления;

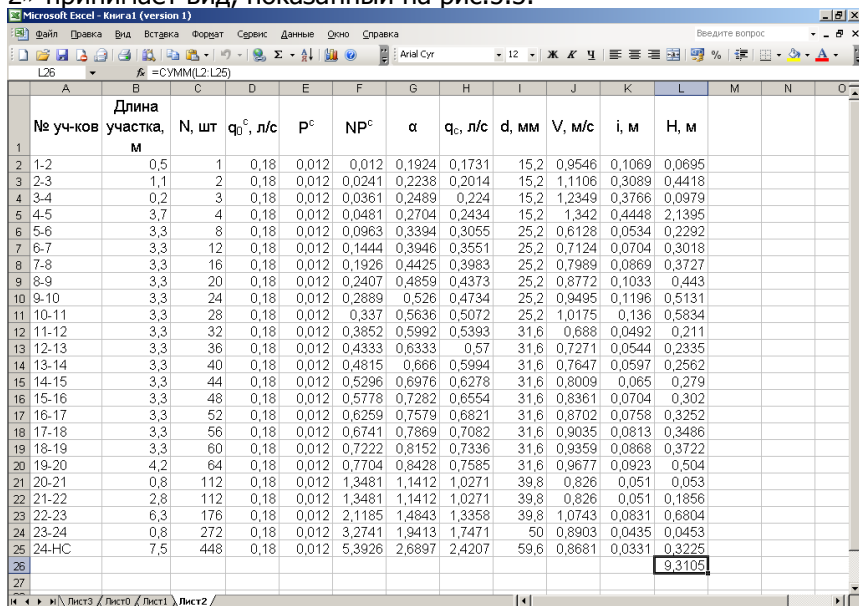
i – потери напора на 1 метр трубопровода, м.вод.ст./м;

l – длина расчетного участка, м.

В нашем примере формула (26) для ячейки L2 принимает вид «=(1+0,3)*K2*B2», после чего необходимо выполнить заполнение всего диапазона L2-L25.

Определение суммарного гидравлического сопротивления всей сети холодного водоснабжения производится суммированием потерь напора по всем участкам сети. Для этого в ячейке L 26 записываем «=СУММ(L2:L25)».

В результате правильного выполнения всех операций «лист 2» принимает вид, показанный на рис.5.3.



	A	B	C	D	E	F	G	H	I	J	K	L	M	N	O
	№ уч-ков	Длина участка, м	N, шт	q ₀ ^с , л/с	P ^с	NP ^с	α	q _с , л/с	d, мм	V, м/с	i, м	H, м			
1															
2	1-2	0,5	1	0,18	0,012	0,012	0,1924	0,1731	15,2	0,9546	0,1069	0,0695			
3	2-3	1,1	2	0,18	0,012	0,0241	0,2238	0,2014	15,2	1,1106	0,3089	0,4418			
4	3-4	0,2	3	0,18	0,012	0,0361	0,2489	0,224	15,2	1,2349	0,3766	0,0979			
5	4-5	3,7	4	0,18	0,012	0,0481	0,2704	0,2434	15,2	1,342	0,4448	2,1395			
6	5-6	3,3	8	0,18	0,012	0,0963	0,3394	0,3055	25,2	0,6128	0,0534	0,2292			
7	6-7	3,3	12	0,18	0,012	0,1444	0,3946	0,3551	25,2	0,7124	0,0704	0,3018			
8	7-8	3,3	16	0,18	0,012	0,1926	0,4425	0,3983	25,2	0,7989	0,0869	0,3727			
9	8-9	3,3	20	0,18	0,012	0,2407	0,4859	0,4373	25,2	0,8772	0,1033	0,443			
10	9-10	3,3	24	0,18	0,012	0,2889	0,526	0,4734	25,2	0,9495	0,1196	0,5131			
11	10-11	3,3	28	0,18	0,012	0,337	0,5636	0,5072	25,2	1,0175	0,136	0,5834			
12	11-12	3,3	32	0,18	0,012	0,3852	0,5992	0,5393	31,6	0,688	0,0492	0,211			
13	12-13	3,3	36	0,18	0,012	0,4333	0,6333	0,57	31,6	0,7271	0,0544	0,2335			
14	13-14	3,3	40	0,18	0,012	0,4815	0,666	0,5994	31,6	0,7647	0,0597	0,2562			
15	14-15	3,3	44	0,18	0,012	0,5296	0,6976	0,6276	31,6	0,8009	0,065	0,279			
16	15-16	3,3	48	0,18	0,012	0,5778	0,7282	0,6554	31,6	0,8361	0,0704	0,302			
17	16-17	3,3	52	0,18	0,012	0,6259	0,7579	0,6821	31,6	0,8702	0,0758	0,3252			
18	17-18	3,3	56	0,18	0,012	0,6741	0,7869	0,7082	31,6	0,9035	0,0813	0,3486			
19	18-19	3,3	60	0,18	0,012	0,7222	0,8152	0,7336	31,6	0,9359	0,0868	0,3722			
20	19-20	4,2	64	0,18	0,012	0,7704	0,8428	0,7585	31,6	0,9677	0,0923	0,504			
21	20-21	0,8	112	0,18	0,012	1,3481	1,1412	1,0271	39,8	0,826	0,051	0,053			
22	21-22	2,8	112	0,18	0,012	1,3481	1,1412	1,0271	39,8	0,826	0,051	0,1856			
23	22-23	6,3	176	0,18	0,012	2,1185	1,4843	1,3358	39,8	1,0743	0,0831	0,6804			
24	23-24	0,8	272	0,18	0,012	3,2741	1,9413	1,7471	50	0,8903	0,0435	0,0453			
25	24-НС	7,5	448	0,18	0,012	5,3926	2,6897	2,4207	59,6	0,8681	0,0331	0,3225			
26												9,3105			
27															

Рис. 5.3. Таблица гидравлического расчета сети холодного

водоснабжения жилого дома.

В случае необходимости корректировки суммарных потерь напора следует изменить диаметры на одном или нескольких участках, что в автоматическом режиме приведет к вычислению новых значений потерь напора на участках и суммарных потерь в системе.

ЛИТЕРАТУРА

1.СНиП 2.04.01-85. Внутренний водопровод и канализация зданий. - М.,1986.

2. Справочник проектировщика. Внутренние санитарно-технические устройства /Под ред. канд. техн. наук И.Г. Старовойрова – Ч.2. Водопровод и канализация. – Изд. 4-е. – М.;; Стройиздат, 1990.

3. Кедров В.С., Ловцов Е.Н. Санитарно-техническое оборудование зданий: Учебник для вузов – М.: Стройиздат, 1989.

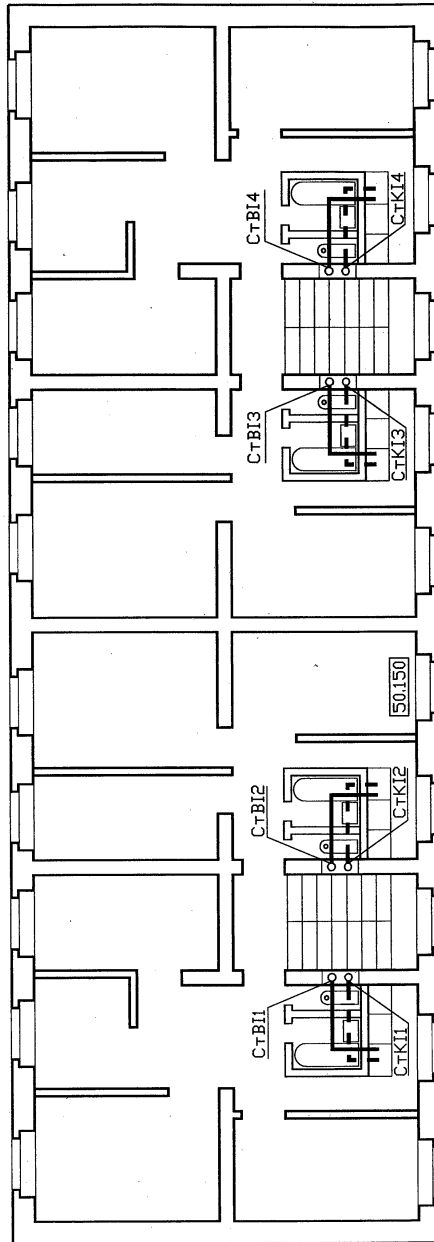
4. Шевелев Ф.А., Шевелев А.Ф. Таблицы для гидравлического расчета водопроводных труб: Справочное пособие. – М.: Стройиздат, 1984.

5. Лукиных А.А., Лукиных Н.А. Таблицы для гидравлического расчета канализационных сетей и дюкеров по формуле акад. Павловского. – М.,1984.

6. СНиП 2.04.02-84*. Водоснабжение. Наружные сети и сооружения/Госстрой России. – М.:ГУП ЦПП, 2003. –128 с.

7. СП 40-102-2000. Проектирование и монтаж трубопроводов систем водоснабжения и канализации из полимерных материалов. Общие требования.- М.: Госстрой России, 2001.- 30 с.

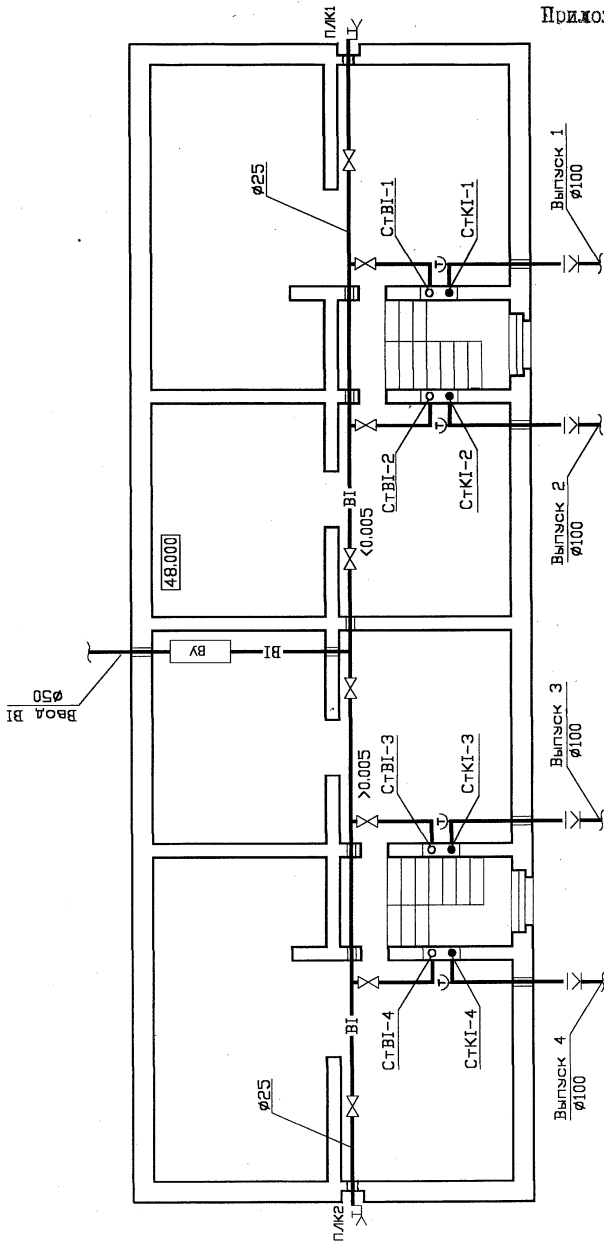
8. Лысов В.А., Нечаева Л.И., Бутко А.В., Скрыбин А.Ю., Шарков А.В., Бутко Д.А. Расчет систем внутренних водопроводов и канализации. Часть II: Учебное пособие. – Ростов-на-Дону: РГСУ, 2011.-60 с.



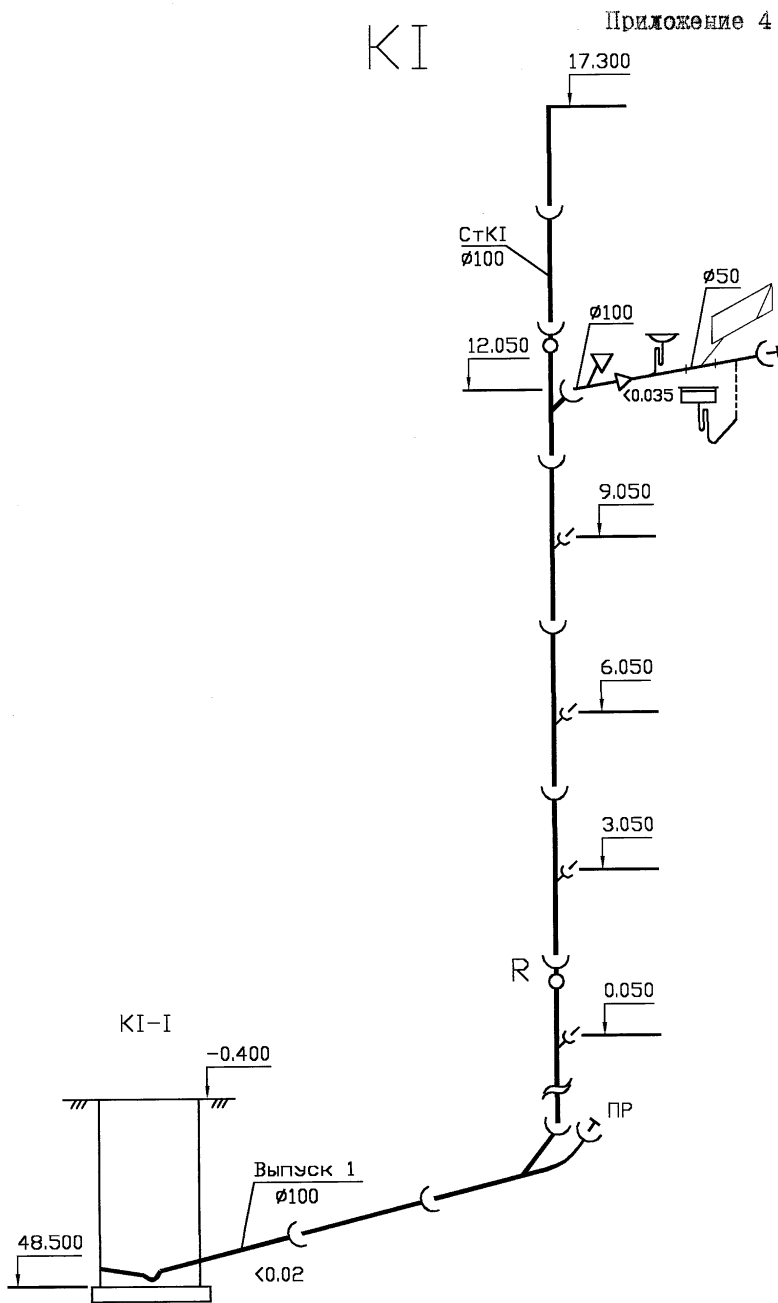
Приложение Б

ПЛАН ТИПОВОГО ЭТАЖА М1:200

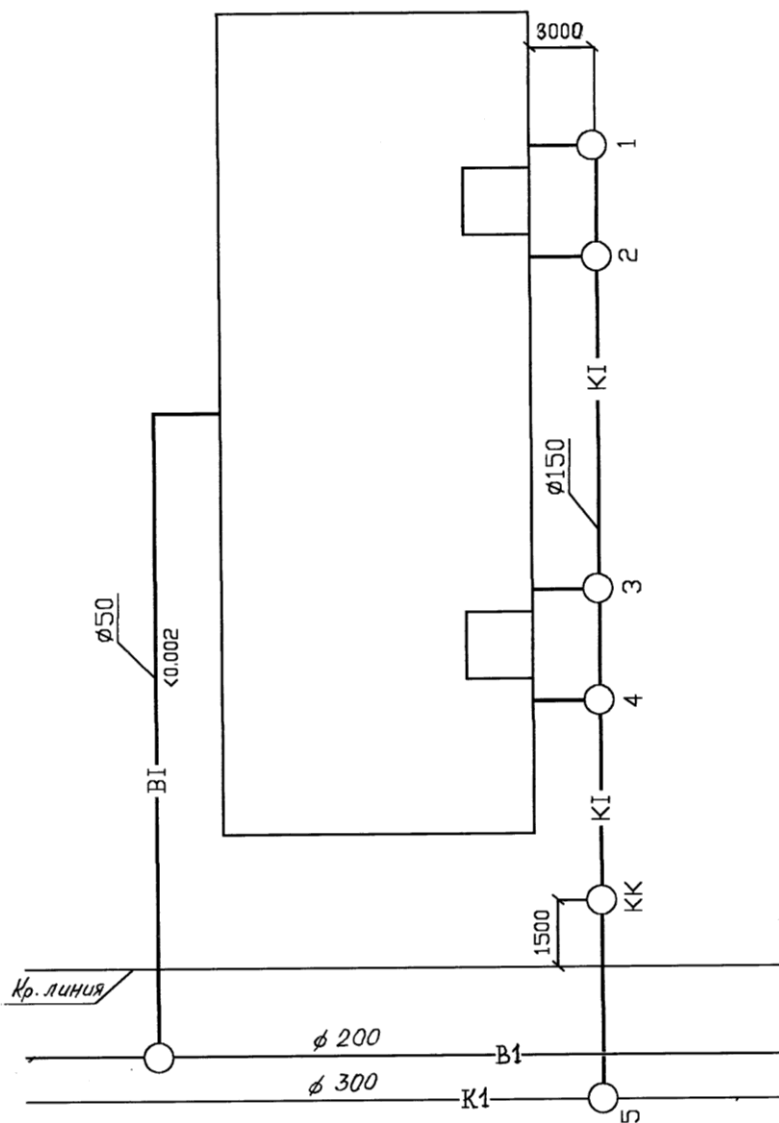
Приложение 2



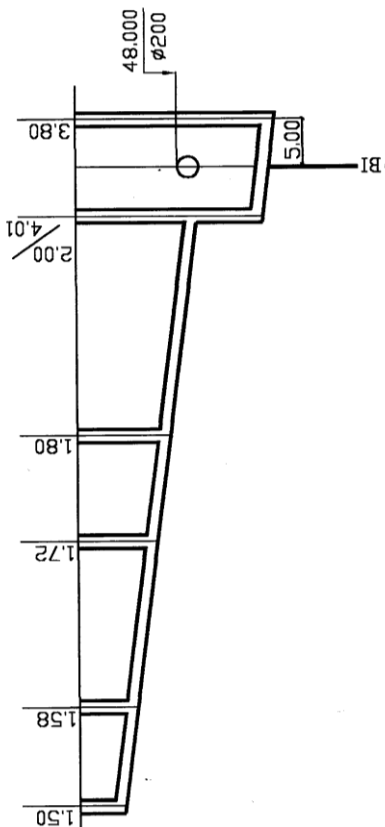
ПЛАН ПОДВАЛА М1-200



АксонOMETрическая схема KI



ГЕНПЛАН УЧАСТКА М1:500



К 1



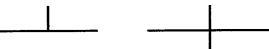
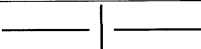
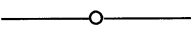






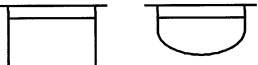




M1:500 ПО ГОРИЗОНТАЛИ

M1:100 ПО ВЕРТИКАЛИ

Отметка низа или лотка трубы	48,500	48,420	50,000	48,280	50,000	50,000	48,200	48,000	45,990	45,900
Проектная отметка земли	50,000	50,000	50,000	50,000	50,000	50,000	50,000	50,000	50,000	49,700
Натурная отметка земли	50,000	50,000	50,000	50,000	50,000	50,000	50,000	50,000	50,000	49,700
Обозначение трубы и тип изоляции	Трубы керамические ГОСТ286-82									
Основание	Е С Т Е С Т В Е Н Н О Е									
Длина	50,00	8,00	14,00	9,00	20,00	9,00	1%	9,00	1%	9,00
Расстояния	1	2	3	4	5					
Номер колодца, точки, угла поворота										КК

Водоснабжение и водоотведение

Условные обозначения элементов внутренних систем водопровода и канализации. ГОСТ 2.786-70

Водопровод хозяйственно-питьевой	
Канализация бытовая	
Соединение трубопроводов (общее обозначение)	
Перекрещивание трубопроводов	
Колодец на сети	
Вентиль запорный проходной	
Переход	
Кран поливочный	
Смеситель	
Смеситель с душевой сеткой	
Мойка	
Умывальник	
Ванна	
Унитаз	
Сифон	
Ревизия	
Прочистка	