

ТИПОВОЙ ПРОЕКТ

901-3-267.89

ГЛАВНЫЙ КОРПУС ДЛЯ СТАНЦИИ ОЧИСТКИ ВОДЫ ПОВЕРХНОСТНЫХ ИСТОЧНИКОВ
МУТНОСТЬЮ ДО 120 МГ/Л ПРОИЗВОДИТЕЛЬНОСТЬЮ 20,0-ТЫС. М³/СУТКИ

АЛЬБОМ I

ПОЯСНИТЕЛЬНАЯ ЗАПИСКА

ТИПОВОЙ ПРОЕКТ
901-3-

ГЛАВНЫЙ КОРПУС ДЛЯ СТАНЦИИ ОЧИСТКИ ВОДЫ ПОВЕРХНОСТНЫХ ИСТОЧНИКОВ
МУТНОСТЬЮ ДО 120 МГ/Л ПРОИЗВОДИТЕЛЬНОСТЬЮ 20,0 ТЫС. М³/СУТКИ

АЛЬБОМ I — ПОЯСНИТЕЛЬНАЯ ЗАПИСКА

Разработан ЦНИИЭП инженерного
оборудования городов, жилых и
общественных зданий

Утвержден Госгражданстроем
Приказ № 242 от 29 июля 1986 г.

Главный инженер института

Клиб ар

А. Г. Кетаов

Ответственный исполнитель

Шош

И. М. Новик

СОДЕРЖАНИЕ

	Стр.
I. Общая часть	
I.1. Введение	4
I.2. Технико-экономические показатели	6
2. Архитектурно-строительная часть	
2.1. Природные условия строительства и технические условия на проектирование	9
2.2. Объемно-планировочные и конструктивные решения зданий	10
2.3. Отделочные работы	11
2.4. Расчетные положения	11
2.5. Отделка и мероприятия по защите емкостных сооружений от коррозии	12
3. Организация строительства	
3.1. Общая часть	13
3.2. Земляные работы и монтаж каркаса здания	14
3.3. Бетонные работы, устройство емкостных сооружений	15
3.4. Гидравлическое испытание емкостных сооружений	19
3.5. Антикоррозионная защита растворо-хранилищных и расходных баков коагулянта	20
3.6. Указания по производству работ в зимних условиях	21
3.7. Техника безопасности	22
4. Технологическая часть	
4.1. Назначение и состав проекта	25
4.2. Технологическая схема очистки воды	26

4.3. Характеристика и расчетные параметры сооружений	27
4.3.1. Отделение барабанных сеток	27
4.3.2. Контактные осветители	27
4.3.3. Отделение коагулянта и полиакриламида	28
4.3.4. Служебные, лабораторные и административные помещения	30
4.3.5. Внутренний водопровод и канализация	30
4.3.6. Насосная станция II-го подъема	31
5. Отопление и вентиляция	32
5.1. Общие сведения	32
5.2. Теплоснабжение	33
5.3. Отопление	34
5.4. Вентиляция	34
6. Электротехническая часть	35
6.1. Общая часть	35
6.2. Электроснабжение	35
6.3. Зануление, заземление	36
6.4. Силовое электрооборудование	37
6.5. Электрическое освещение	38
6.6. Автоматизация и технологический контроль	39
6.7. Щиты	41
6.8. Связь и сигнализация	41
7. Указания по привязке проекта	42

I. ОБЩАЯ ЧАСТЬ

I.1. Введение

Настоящий типовой проект выполнен в соответствии с планом типового проектирования ЦНИИЭП инженерного оборудования на №1988-1989гг.

Проект, положенный в основу данной рабочей документации, утвержден Государственным комитетом по гражданскому строительству и архитектуре при Госстрое СССР, приказ № 242 от 29 июля 1986 г.

Типовой проект разработан в соответствии с "Инструкцией по типовому проектированию" СН 227-82 и СНиП 2.04.02-84 "Водоснабжение. Наружные сети и сооружения".

Проект "Главный корпус для станции очистки воды поверхностных источников мутностью до 120 мг/л производительностью 20,0 тыс.м³/сутки" предусматривает возможность строительства сооружений - как в составе новых комплексов водоочистных станций, так и при расширении существующих.

Главный корпус состоит из следующих блоков:

- блок насосной станции II подъема,
- блока контактных осветлителей и входных устройств, с барабанными сетками,
- блока реагентных, административных, служебных и лабораторных отделений.

В зависимости от качества воды поверхностных источников главный корпус станции очистки воды применяется в сочетании с "Блоком дополнительных реагентов для станции очистки воды поверхностных источников мутностью до 120 мг/л производительностью 20,0 тыс.м³/сутки" а отделение барабанных сеток главного корпуса может быть заменено на блок микрофильтров аналогичного названия (Т.П. 901-3-

Основным назначением запроектированных сооружений является очистка воды хозяйственно-

ПИТЬЕВЫХ ВОДОПРОВОДОВ И ДРУГИХ ПОТРЕБИТЕЛЕЙ ВОДЫ ПИТЬЕВОГО КАЧЕСТВА ПО ГОСТ 2874 "Вода питьевая".

В настоящем типовом проекте применены архитектурные решения, технология, оборудование, строительные конструкции и организация труда, соответствующие новейшим достижениям отрасли.

Типовой проект разработан в соответствии с действующими нормами и правилами, а также предусматривает мероприятия, обеспечивающие взрывобезопасность и пожаробезопасность при эксплуатации сооружений.

ОТВЕТСТВЕННЫЙ ИСПОЛНИТЕЛЬ



Новик И.М.

I.2. Техничко-экономические показатели

Техничко-экономические показатели определены по данным соответствующих разделов настоящего типового проекта.

№№ п/п	Наименование показателей	Единица измерения	Значение показателей		
			настоящего проекта	проекта- аналога	(+) (-) экономия перерасход
1	2	3	4	5	6
1	Номер типового проекта	-	90I-3-267.89	90I-3-141 901-3-142	
2	Производительность (полезная) сооружений	м3/сутки	20000	20000	-
3	Общая сметная стоимость	тыс. руб.	673,11	797,5	+124,39
4	Стоимость строительно- монтажных работ	-"-	490,97	604,5	+113,53
5	Сметная стоимость на расчет- ную единицу	руб.	33655,5	39875	+6219,5
6	Строительный объем	м3	17321,0	17790	+469
7	Общая площадь	м2	2660,0	5256	+2596
8	Потребляемая мощность электро- энергии	кВт	418,5	898,0	479,5
9	Расход электроэнергии в год	МВт.ч.	3116,2	6686,5	+3570,3

<u>I</u>	<u>2</u>	<u>3</u>	<u>4</u>	<u>5</u>	<u>6</u>
I0	Расход тепла в год	Гкал	1002,78	1878	+877,22
I1	Эксплуатационные затраты в год	тыс.руб.	177,88	268,36	+90,48
I2	Себестоимость очистки I м3 воды	руб.	0,024	0,037	+0,013
I3	Приведенные затраты	руб.	278,85	388	+109,15
I4	Численность работающих	чел.	29	29	-
I5	Коэффициент сменности	-	2,08	2,08	-
I6	Коэффициент загрузки оборудования	-	0,91	0,91	-
I7	Удельный вес прогрессивных видов строительно-монтажных работ	%	68	62	+6
I8	Производительность труда	тыс.м3/чел.	251,72		
I9	Трудозатраты построечные	чел.ч	68508	93357	+24849
20	Расход основных строительных материалов:				
	- цемент, приведенный в М400	т	871,0	687,4	-183,6
	- то же на расчетную единицу	т	43,55	34,37	-9,18
	- сталь, приведенная к классам А-I и Ст3	т	219,51	224,13	+4,62
	- то же на расчетную единицу	т	10,98	11,21	+0,23
	- стекло оконное	м2	384,71	-	-
	- рулонные кровельные материалы	м2	8492,3	-	-
	- лесоматериалы (приведенные к круглому лесу)	м3	156,8	162,8	+6

1	2	3	4	5	6
	- трубы пластмассовые	т	0,43	-	-
21	Годовой объем продукции	тыс.м3	7300	7300	-
22	Уровень механизации основных технологических процессов	%	97	96,5	+ 0,5
23	Уровень автоматизации основных технологических процессов	%	97	36,5	+ 0,5
24	Удельный вес рабочих занятых ручным трудом	%	3	3,5	+ 0,5
25	Сметная стоимость с учетом привязки	тыс. руб.	875,04	1036,75	+161,71

ж показатели приведены с поправкой на цены 1984 г, а также СНиП 2.04.02.-84 "Водоснабжение"
 За расчетную единицу принята I тыс.м3 полезной производительности (всего 20,0 расчетных единиц.)

Стоимость строительства проекта- аналога приведена к сопоставимым условиям разрабатываемым проектом.

2. АРХИТЕКТУРНО- СТРОИТЕЛЬНАЯ ЧАСТЬ

2.1. Природные условия строительства и технические условия на проектирование

Типовой проект главного корпуса станции разработан в соответствии с "Инструкцией по типовому проектированию для промышленного строительства" СН 227-82.

Проект разработан для строительства в районах со следующими природно-климатическими условиями:

- расчетная зимняя температура наружного воздуха - минус 30°C ;
- скоростной напор ветра для I географического района СССР - $0,23 \text{ кПа}$ (23 кгс/м^2);
- поверхностная снеговая нагрузка для III географического района СССР - $1,0 \text{ кПа}$ (100 кгс/м^2)
- рельеф территории спокойный, грунтовые воды отсутствуют;
- грунты неучинистые, непросадочные со следующими нормативными характеристиками:

плотность грунта $\rho = 1,8 \text{ т/м}^3$;

нормативный угол внутреннего трения $\varphi = 0,49 \text{ рад}$ (28°);

модуль деформации грунта $E = 14,7 \text{ МПа}$ (150 кгс/см^2);

коэффициент безопасности по грунтам $K_g = 1,1$;

сейсмичность района строительства не выше 6 баллов;

территория без подработки горными выработками.

Проектом не предусмотрены особенности строительства в районах вечной мерзлоты, на мелкопористых и водонасыщенных грунтах, в условиях оползней, осипей, карстовых явлений и т.п.

По капитальности здание относится ко II классу сооружений, по долговечности - II степени, степень огнестойкости - II.

2.2. Объемно-планировочные и конструктивные решения зданий

Главный корпус состоит из пяти примыкающих друг к другу блоков.

Первый блок - однопролетный (24,0 м), размерами в осях в плане 30,0х24,0м с отметкой низа балок покрытия 7.200 м. В блоке располагается зал контактных осветителей. Отметка пола: минус 1,00 м.

К продольной стороне зала контактных осветителей примыкает второй блок, размерами в осях в плане 24,0х12,0 м, с отметкой низа балок покрытия 3,600 м. В блоке располагаются насосная станция II подъема, щитовая, помещение РУ и камеры силового трансформатора.

Отметка пола насосной станции II подъема - минус 2.400 м, остальных помещений 0.000м.

С противоположной стороны к залу контактных осветителей примыкает третий 2-х этажный блок, размерами в осях в плане 30,0х12,0 м. Высота этажа 4,2м. В блоке располагаются: компрессорная, дозаторная, венткамеры, административно-лабораторные и бытовые помещения. Отметка пола дозаторной - минус 1.200 м.

Четвертый блок размерами в осях в плане 6,09х12,0 м примыкает к третьему блоку.

Отметка низа плит покрытия 3.600м. Отметка пола - минус 1.200 м. В блоке располагается отделение растворо-хранилищных баков коагулянта.

Пятый блок размерами в осях в плане 18,0х12,0 м примыкает в торце первого блока.

В блоке располагается отделение барабанных сеток.

Зал контактных осветителей и дозаторная оборудуются монорельсами грузоподъемностью 1,0 т компрессорная - подвижным краном грузоподъемностью 1,0 т, насосная станция II подъема - подвесным краном грузоподъемностью 1,0 т, отделение барабанных сеток - подвесным краном грузоподъемностью 3,2 т.

Блоки № 1, 2 и № 5 разработаны в одноэтажном каркасе из сборных железобетонных конструкций промышленных зданий.

Блок - № 3 разработан с применением сетки колонн 6,0x6,0 м для многоэтажных зданий по серии I.020 - I/83.

Блок № 4 разработан со стенами из кирпича.

2.3. Отделочные работы

Наружные поверхности панельных стен окрашиваются цементно-перхлорвиниловыми красками.

Наружные поверхности кирпичных вставок штукатурятся цементно-песчаным раствором М50 с разделкой швами и окраской под панели.

Внутренняя отделка помещений дана на чертежах проекта марок АР и АЗ.

2.4. Расчетные положения

Контактные осветители - прямоугольные в плане сооружения размерами в осях 6,00x24,00 м.

Днища - монолитные железобетонные, армируются сварными сетками и каркасами.

Стены - из сборных железобетонных панелей по серии 3.900-3, вып. 4/82, заделываемых в пазы днища.

Углы сооружения выполнены из монолитного железобетона.

Стыки стеновых панелей - шпачные, выполняются путем инъецирования зазора между панелями цементно-песчаным раствором.

Стыки стеновых панелей в местах пересечения стен - гибкие, в виде шпачки, заполняемой тиоколовым герметиком "Гидром-2" между двумя шнурами гернита, помещенными в зазор стыка. Шнур гернита, играющие роль упругой прокладки для тиоколового герметика, закрепляются в зазоре стыка

цементным раствором.

Применяемый герметик должен обеспечить заполнение канала стыка без пустот и обладать необходимой деформативностью, прочностью и адгезией к бетону в условиях постоянного увлажнения его в напряженном состоянии.

Требования, предъявляемые к качеству герметика, приведены в серии 3,900-3, вып. I/82.

Остальные емкостные сооружения выполнены в монолитном железобетоне.

Для железобетонных конструкций стен и днищ контактных осветителей (PE2; PE3), барабанных сеток (PE1) бетон принят с характеристиками B15; w 4; F 50; растворных (PE4) и расходных (PE5) баков коагулянта для стен B15, w 6 по морозостойкости для PE4-F 100, для PE3-F 50. Для днищ PE4, PE5-F 50.

Требования к бетону по прочности, морозостойкости, водонепроницаемости и виду цемента для его изготовления уточняются при привязке проекта по серии 3.900-3, вып. I/82 и СНиП 2.04.02-84^к "Водоснабжение. Наружные сети и сооружения" п.14.24 в зависимости от расчетной зимней температуры наружного воздуха. Заделка стеновых панелей в паз производится бетоном класса B22,5 на щебне мелкой фракции и напрягающем цементе.

Бетонная смесь для заделки стеновых панелей должна приготавливаться в соответствии с "Рекомендациями по замоноличиванию вертикальных и горизонтальных стыков емкостей бетоном (раствором) на напрягающем цементе (НИИМБ, 1968 г.).

2.5. Отделка и мероприятия по защите емкостных сооружений от коррозии

Днище, монолитные участки стен для PE2-PE3 и монолитные емкости PE1, PE4, PE5 со стороны воды торкретируются слоем толщиной 25 мм последующей затиркой цементным раствором.

Со стороны грунта (РЕ4) стены затираются цементно-песчаным раствором.

Наружные поверхности монолитных стен затираются цементно-песчаным раствором с последующей окраской как их, так и стеновых панелей поливинилацетатными красками светлых тонов.

В проекте предусмотрена облицовка стен в РЕ2 и РЕ3 изнутри глазурованной плиткой от верха до уровня на 15 см ниже кромки желобов.

В РЕ4 и РЕ5 дополнительно проводится комплекс мероприятий по защите от коррозии по чертежам проекта марки "АЗ".

Все металлические конструкции, находящиеся в воде, окрасить перхлорвиниловым лаком ХС-76 (ГОСТ 9355-81) на растворителе Р-4 по грунту ХС-04 ТУ6-10-1414-76.

3. ОРГАНИЗАЦИЯ СТРОИТЕЛЬСТВА

3.1. Общая часть

Основные положения по производству строительно-монтажных работ главного корпуса для станции очистки поверхностных источников мутностью до 120 мг/л производительностью 20,0 тыс.м³/сутки разработаны в соответствии с инструкциями СН 227-82 и СНиП 3.01.01-85.

Строительство главного корпуса предусматривается в следующих условиях:

- стройплощадка имеет горизонтальную поверхность;
- сборные железобетонные конструкции, изделия и полуфабрикаты поставляются с существующих производственных баз стройиндустрии;
- при строительстве сооружений в условиях высокого уровня грунтовых вод должен быть обеспечен непрерывный водоотлив; открытый - с помощью самовсасывающих центробежных насосов или путем водопонижения иглофильтровыми установками. Мощность водоотливных средств и продолжительность

их работы определяются при привязке проекта на основании данных о величине подпора и принятых темпах работ.

До начала основных работ по строительству главного корпуса должны быть выполнены работы подготовительного периода: устройство водоотводных канав, временных подъездов и площадке; геодезические работы по разбивке осей, возведение временных зданий и сооружений, прокладка временных коммуникаций.

Строительство главного корпуса предусматривается поэтапно:

I этап - строительство центральной части в осях "6+ 10"

II - этап - строительство реагентного хозяйства в осях "11+ 16";

III этап - строительство насосной станции в осях "1+ 5".

3.2. Земляные работы и монтаж каркаса здания

I этап

При производстве земляных работ следует руководствоваться положениями СНиП 3.02.01-87 "Земляные сооружения. Основания и фундаменты".

Разработка траншей под фундаменты производится до отметки минус 1,75 и 3,25 экскаватором, оборудованным обратной лопатой с ковшем емкостью 0,65 м³ (типа Э-652Б). Добор до проектных отметок производится специальным зачистным устройством экскаватора ЭО-3322 и вручную.

По окончании земляных работ основание под емкостные сооружения и траншей подлежат приемке по акту.

Обратная засыпка производится бульдозером слоями толщиной 15-20 см. Уплотнение грунта в пристенной части осуществляется электротрамбовками ИЭ-450I равномерно по периметру. Уплотнение остальной части засыпки производится гусеницами бульдозера.

Монтаж сборных железобетонных конструкций здания, устройство емкостей осуществляется башенным краном КБ-602 грузоподъемностью 25,0 тн, длина 35 м, исходя из максимальной массы монтируемых элементов (колонны К-132-5-4-11,4 тн, стеновой панели емкости - 6,33 тн).

Башенный кран устанавливается вдоль оси "6".

II этап

Разработка траншей под фундаменты в осях "II-16" и котлована под емкости производится до отметки минус 1,75, 1,85. Монтаж сборных железобетонных конструкций и плит покрытия в осях "II-16", а также стеновых панелей емкостей осуществляется гусеничным краном СКГ-30 грузоподъемностью 30 тн, длина стрелы - 20 м с гуськом 5м, исходя из максимально монтируемых конструкций - диафрагмы жесткости 2Д-30-42-5,34 тн и стеновых панелей емкости - 6,33 тн.

III этап

Разработка котлована в осях "I+ 5" осуществляется до отметки минус 3,25.

Монтаж сборных железобетонных конструкций главного корпуса в осях "I-4" осуществляется гусеничным краном РДК-25 грузоподъемностью 25 тн со стрелой 17,5м, исходя из максимальной массы монтируемой конструкции балки покрытия 1БДР12-ЗАГУТ-1-4,7 тн. Строповку и подъем сборных элементов следует производить с помощью грузозахватных приспособлений, разработанных в проекте производства работ.

Монтажные работы вести в соответствии с положениями СНиП 3.03.01-87 "Несущие и ограждающие конструкции".

3.3. Бетонные работы, устройство емкостных сооружений

Производство бетонных работ следует осуществлять в соответствии со СНиП 3.03.01-87.

Перед началом бетонирования конструкций выполняют комплекс работ по подготовке опалубки, арматуры, поверхностей основания.

Бетонная подготовка под днища емкостей устраивается по предварительно спланированному дну котлована по щебню, втрамбованному в грунт.

Бетонирование осуществляется в разборно-переставной опалубке из готовых унифицированных элементов или в пространственных блоках-формах. Подача бетонной смеси к месту укладки осуществляется в бадьях емкостью 0,5 и 3, 1,0 м³ монтажным краном, бетононасосом типа СБ-95А или ленточным бетоноукладчиком.

Бетон при укладке уплотняется вибрированием наружными вибраторами, прикрепленными к опалубке. Для создания благоприятных условий твердения бетона поверхность подготовки поливается водой.

Через 3-4 дня после окончания бетонирования допускается выполнение последующих работ. Нанесение гидроизоляционного слоя из асфальтового раствора толщиной 8 мм производится следующим образом:

- горячий материал подают к месту работ краном в бадьях или бочках;
- раствор выливают на поверхность и разравнивают металлическими скребками.

Нанесение асфальтового раствора возможно так же с помощью растворонасоса или асфальтомета.

Перед началом бетонирования днища установленная опалубка и арматура должны быть приняты по акту, в котором подтверждается их соответствие проекту; к акту прикладываются сертификаты на арматурную сталь и сетки.

Заданные величины защитного слоя бетона нижней и верхней арматуры обеспечиваются за счет применения бетонных подкладок под нижнюю арматуру и установки специальных опорных каркасов для верхней арматуры. Бетонирование днища производится непрерывно параллельными полосами без образования швов. Ширина полос принимается с учетом возможного темпа бетонирования и необходимости сопряжения вновь укладываемого бетона с ранее уложенным до начала схватывания последнего.

Уплотнение бетона и выравнивание поверхности дна осуществляется вибробрусом, с применением переносных маячных реек.

Уложенный бетон в течение 7 суток поддерживается во влажном состоянии. Через 16 часов после окончания бетонирования допускается залить дна водой.

В период производства бетонных работ на строительной площадке должен быть организован постоянный технический контроль за качеством бетона, его укладкой, уплотнением и уходом за ним.

Приемка работ по устройству дна оформляется актом, где должны быть отмечены:

- плотность и прочность бетона;
- соответствие размеров и отметок дна проектным данным;
- наличие и правильность закладных деталей, отсутствие в дна выбоин, обнаженной арматуры, трещин и т.д.

Отклонение размеров дна от проектных не должно превышать:

- в отметках поверхностей на 1м плоскости в любом направлении ± 5 мм;
- в отметках поверхностей паза зуба ± 4 мм.

К монтажу сборных железобетонных панелей в емкостях разрешается приступать при достижении бетонной дна 70% проектной прочности.

Непосредственно перед установкой панелей пазы дна очищаются и обрабатываются пескоструйным аппаратом, промываются водой под водой под напором и на дно паза наносится слой выравнивающего цементно-песчаного раствора до проектной отметки.

Стеновые панели устанавливаются в пазы дна, выверяются, надежно закрепляются с помощью гибких жестких распорок и расклиниваются, после чего свариваются выпуски арматуры.

Допускаемые отклонения при монтаже устанавливаются в соответствии со СНиП 3.03.01-87 и ГОСТ 21778-81, 217779-82 и не должны превышать следующих величин:

- несовместимость установочных осей ± 2 мм;
- отклонения от плоскости по длине ± 20 мм;
- зазор между опорной плоскостью и плоскостью дна + 10 мм;
- отклонение от вертикальной плоскости панелей в верхнем сечении ± 4 мм.

Стеновые панели соединяются между собой сваркой выпусков горизонтальной арматуры. После сварки арматурных стержней между собой гнезда панелей должны быть тщательно замоноличены цементно-песчаным раствором, обеспечивающим защиту арматуры от коррозии.

После установки стеновых панелей, устройство стыковых соединений и заделки панелей в пазы дна производится бетонирование монолитных участков.

Перед установкой опалубки монолитных участков граней стеновых панелей в местах сопряжений с монолитным бетоном должны так же подвергаться пескоструйной обработке. Инвентарная опалубка при бетонировании устанавливается с внутренней стороны на всю высоту, а с наружной стороны на высоту яруса бетонирования. Крепление опалубки производится к выпускам стеновых панелей.

Стержни, крепящие опалубку, должны располагаться на разных отметках, и не должны пересекать стык насквозь. Бетонирование стен производится по ярусно с тщательным уплотнением бетона глубинными вибраторами И-ИІБ-А.

Торкретирование поверхностей монолитных участков наружных стен следует производить с тщательной их обработкой пескоструйным аппаратом и промывкой водой. Цементно-песчаный раствор наносится цемент-пушкой марки СБ-ІІ7.

При замоноличивании шпоночных стыков сборных ж.б. стеновых панелей цементно-песчаный раствор подается снизу под давлением растворонасосом СО-49 (С-885) производительностью 4м³/час. Могут быть так же использованы растворонасосы СО-10 производительностью 6м³/час, СО-48(С-854)

производительностью 2 м³/час и другие типы насосов. Шланг должен заканчиваться металлическим соплом длиной 350 мм с выходным отверстием диаметром 40 мм.

Для обеспечения герметичности канала стыка при его заполнении раствором под давлением применяется инвентарная щитовая опалубка с уплотнением по всей ширине пористой резиной с закрытыми порами.

Опалубка крепится к стеновым панелям инвентарными болтами.

Каналы стыков непосредственно перед заполнением раствором необходимо тщательно промыть водой. Каждый стык рекомендуется заполнить в один прием. Стыки заполняются до появления над верхней кромкой панелей раствора нормальной консистенции.

Через 1-1,5 часа после заполнения стыка стяжные болты необходимо проверить, чтобы нарушить их сцепление с бетоном, а через 3 часа их можно извлечь и снять опалубку. Отверстия от болтов сразу после снятия опалубки следует зачеканить на всю глубину жестким раствором на расширяющемся цементе или портуландцементе.

Отверстия для болтов заполняются с помощью ручного насоса.

Монтаж стеновых панелей и замоноличивание стыков вести в соответствии с указаниями серии 3.900-3 вып.2/82. Бетонирование стен в контактных камерах и баках хранения и расхода коагулянта производится по принципу бетонирования монолитных участков стен в емкостях.

3.4. Гидравлическое испытание емкостных сооружений

Гидравлическое испытание на водонепроницаемость емкостных сооружений производится после достижения бетоном проектной прочности, их очистки и промывки. Емкость наполняется водой до устройства гидроизоляции, антикоррозийной защиты и обсыпки грунтом.

Наполнение емкости производится в 2 этапа:

I этап - наполнение на высоту 1м с выдержкой в течение суток;

II этап - наполнение до проектной отметки.

Емкости, наполненные водой, следует выдерживать не менее 3-х суток.

Сооружение признается выдержавшим испытание, если убыль воды за сутки не превышает 3 литров на 1 м² смоченной поверхности стен и дна; через стыки не наблюдается выход струек воды, а так же не установлено увлажнение грунта в основании.

Все работы по испытанию вести в соответствии со СНиП 3.05.04.85.

3.5. Антикоррозионная защита растворно-кранильных и расходных баков коагулянта

Приемка и подготовка поверхности под антикоррозионную защиту, выполнение химзащитных работ и контроль качества производится согласно положений СНиП 3.04.03-85 "Защита строительных конструкций и сооружений от коррозии" и "Сборника инструкций по защите от коррозии" ВСН 214-82/ММСС СССР.

До начала химзащитных работ железобетонные резервуары должны быть испытаны на водонепроницаемость путем заполнения емкостей водой до рабочего уровня и проверкой их герметичности в течение 72 часов, при этом при испытании резервуаров для хранения агрессивных жидкостей, расположенных в зданиях, утечка воды не допускается; допускается только потемнение и слабое отпотевание отдельных мест.

Работы по химзащите должны производиться специальной строительной организацией химзащиты.

Футеровочные работы и облицовка строительных конструкций штучными материалами отличаются трудоемкостью и высокими требованиями к качеству выполняемых работ.

Толщина постели не должна превышать под кирпич - 5мм, под плитку - 3-4 мм.

Для надежной связи футеровочного слоя с поверхностью защищаемой конструкции необходимо

выполнить тщательную грунтовку основания с последующим нанесением шпаклевки и с промежуточной сушкой каждого слоя. Для создания прочного покрытия грунтовочный слой должен быть хорошо просушен.

Покрытие из полиизобутелена должно быть испытано на герметичность наливом воды до рабочего уровня на 24 часа до начала футеровочных работ. Для герметизации швов кромки полиизобутеленовых пластин должны быть сварены.

Применение герметики У-30м подлежит обязательному согласованию с местным санитарным врачом.

3.6. Указания по производству работ в зимних условиях

Работы в зимнее время надлежит производить в соответствии с требованиями положений СНиП часть 3 "Организация, производство и приемка работ", глав "Работы в зимних условиях".

Мерзлый грунт, подлежащий разработке, должен быть предварительно подготовлен одним из следующих способов:

- предохранение грунта от промерзания;
- оттаивание мерзлого грунта;
- рыление мерзлого грунта.

Устройство бетонных и железобетонных конструкций целесообразно проводить способом термоса с применением добавок-ускорителей твердения и цементов с повышенным тепловыделением (быстро-твердеющие и высокомарочные). замоноличивание стыков при монтаже сборных железобетонных конструкций осуществляется с помощью электропрогрева пластинчатыми и стержневыми электродами.

Обмазочную гидроизоляцию запрещается наносить при температуре окружающей среды ниже 5⁰С. В исключительных случаях такую гидроизоляцию делают в инвентарных переносных теплянках с покрытием из полимерных пленок.

3.7. Техника безопасности

Производство строительного-монтажных работ осуществляется в строгом соответствии с положениями СНиП III-4-80 "Техника безопасности в строительстве", правилами техники безопасности Госгортехнадзора СССР и Госэнергонадзора СССР, требованиями санитарно-гигиенических норм и правил Минздрава СССР.

Разработка котлована под сооружение главного корпуса должна проводиться при крутизне откосов согласно табл. 4 СНиП III-4-80.

Перемещение, установка и работа машин вблизи выемок с неукрепленными откосами разрешается только за пределами призмы обрушения грунта на расстояние согласно табл. 3. СНиП III-4-80.

При эксплуатации машин должны быть приняты меры, предупреждающие их опрокидывание или самопроизвольное перемещение при действии ветра.

При укладке бетона из бадей или бункера расстояние между нижней кромкой бадей или бункера и ранее уложенным бетоном или поверхностью, на которую укладывается бетон, должно быть не более 1м.

При уплотнении бетонной смеси электровибраторами перемещать вибратор за токоведущие шланги не допускается, а при перерывах в работе или при переходе с одного места на другое электровибраторы необходимо выключать.

Растворонасос и смеситель следует подключать к сети в соответствии с "Правилами устройства электроустановок" и "Правилами безопасности при эксплуатации электроустановок промышленных предприятий".

Рабочее место и проходы вокруг механизмов должны быть свободны от посторонних предметов.

При работе с механизмами запрещается:

а) производить очистку, смазку и ремонт при включенном электродвигателе;

б) начинать и продолжать работу в случае обнаружения неисправности.

Все механизмы должны быть надежно заземлены.

Подъем и установку конструкций монтажным краном осуществлять в соответствии с его паспортной грузоподъемностью, не допуская волочения и подтягивания конструкций.

Крюки грузозахватных приспособлений должны быть снабжены предохранительными замыкающими устройствами, предотвращающими самопроизвольное выпадение груза.

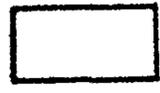
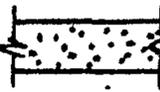
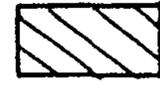
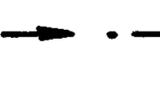
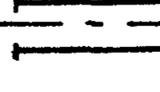
При выполнении работ по антикоррозионной защите следует проводить мероприятия по предупреждению взрыва и распространению очага возгорания согласно СНиП 2.09.02-85 и СНиП 2.01.02-85.

График производства работ на строительство главного корпуса дан на листах марки ОС в альбоме 3.

Схема строугенплана

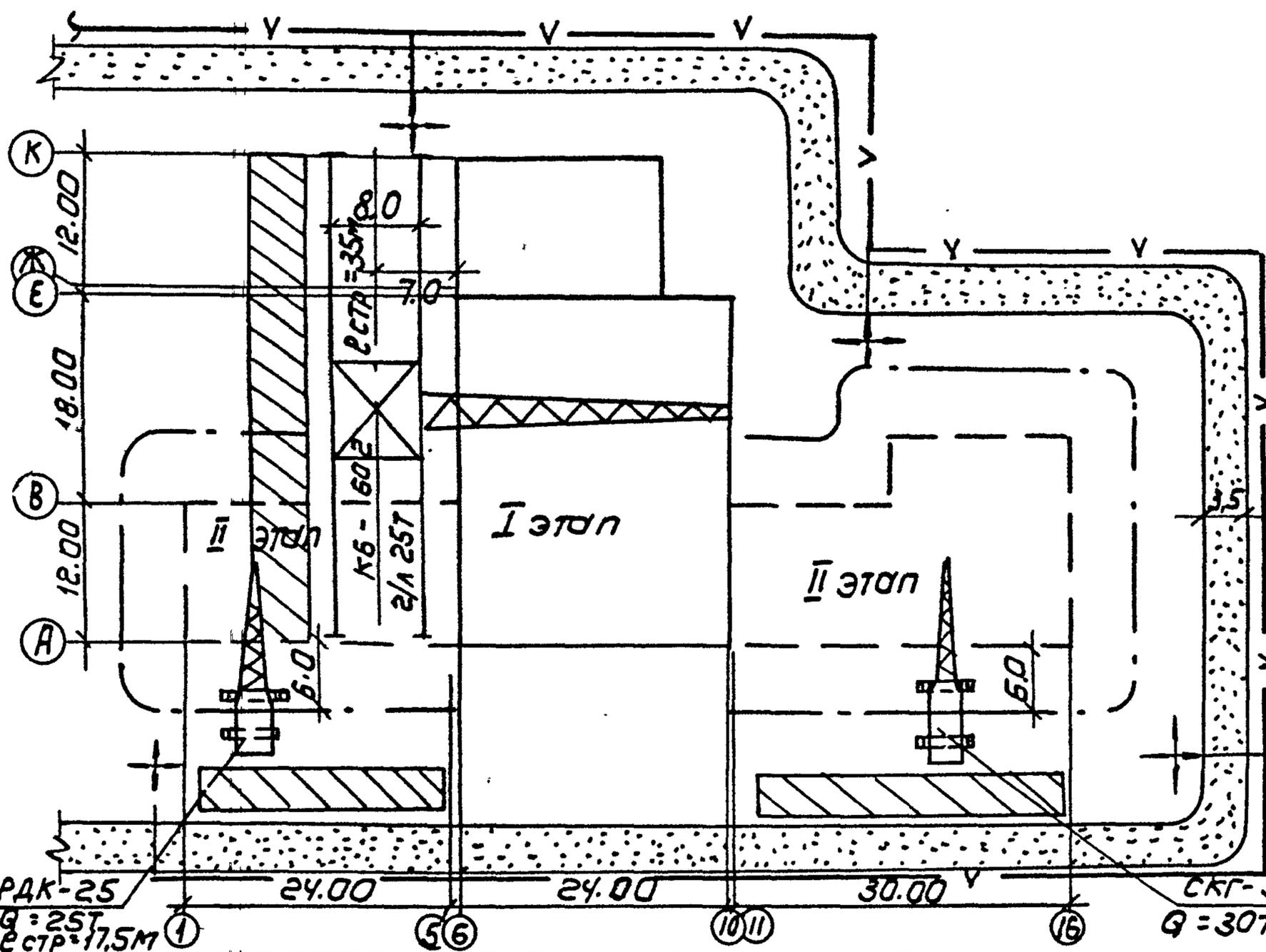
Главного корпуса для станции очистки
 воды поверхностных источников мутностью
 до 120 мг/л производительностью 20 т. м³/сутки

Условные обозначения

-  - проектируемое сооружение
-  - временные автодороги.
-  - временные площадки складирования.
-  - путь гусеничного крана.
-  - путь башенного крана
-  - временная эл. сеть
-  - прожектор.

Примечание

1. Строительство корпуса осуществляется в II этапе
 I этап - часть корпуса в осях "Б-10"
 II этап - в осях "1-5" и "11-16"
2. расположение временных зданий и сооружений, подвода временных коммуникаций, ограждение см. строугенплан "Комплекса сооружений" для очистки воды производительностью 20 т. м³/сутки.



ИЗМ ЛИСТ № ДОКУМ ПОДЛ ДАТА

4. ТЕХНОЛОГИЧЕСКАЯ ЧАСТЬ

4.1. Назначение и состав проекта

Разработанный проект главного корпуса представляет собой комплекс трех блоков основных и вспомогательных сооружений:

- блок контактных осветителей с барабанными сетками;
- блок реагентных (коагулянт, полиакриламид), административных, служебных и лабораторных отделений;

- блок насосной станции II-го подъема.

В зависимости от качества исходной воды запроектированы четыре ^{ВАРИАНТА?} типа станций ~~ее~~ очистки, отличающиеся входными устройствами и составом отделений реагентного хозяйства:

- главный корпус с барабанными сетками (основной вариант)
- главный корпус с микрофильтрами;
- главный корпус с барабанными сетками и блоком дополнительных реагентов;
- главный корпус с микрофильтрами и блоком дополнительных реагентов.

Основной вариант применяется для обработки воды поверхностных источников с минимально регламентированным СНиПом 2.04.02-84 для данной схемы количеством и качеством загрязнений:

- мутность до 120 мг/л;
- цветность до 120 мг/л;
- запах, привкус до 2 баллов;
- среднемесячное содержание фито- и зоопланктона менее 1000 клеток в 1 мл и продолжительность цветения менее 1 месяца в году.

Для источников водоснабжения со значительным содержанием планктона (свыше 1000 кл/мл) в воде применяется главный корпус с микрофильтрами.

Реагентная обработка в главном корпусе предусмотрена тремя основными реагентами:

- хлорной водой,
- сернокислым алюминием,
- полиакриламидом.

Вопрос фторирования воды должен решаться применительно к конкретному водисточнику и от самостоятельных сооружений.

Хлорирование осуществляется от отдельностоящей хлораторной.

4.2. Технологическая схема очистки воды

Вода, подаваемая на станцию, поступает для предварительной очистки на барабанные сетки (БСМ) или микрофильтры (МФМ), пройдя которые через водосливы поступает в канал и далее по трубопроводу, в который подается хлор для первичного хлорирования, направляется в контактную камеру, обеспечивающую контакт воды с хлором.

Из контактной камеры вода поступает во встроенный перегородчатый смеситель, в начало которого вводится коагулянт, а в конце - полиакриламид (ПАА). От смесителя вода подается на контактные осветлители, пройдя которые поступает в резервуары чистой воды.

Хлорная вода для обеззараживания вводится в трубопровод чистой воды после контактных осветлителей.

В резервуарах чистой воды обеспечивается контакт воды с хлором, хранение неприкосновенного пожарного запаса и регулирование неравномерности водопотребления.

Из резервуара вода насосами II подъема подается потребителю.

4.3. Характеристика и расчетные параметры сооружений

Полная производительность станции с учетом собственных нужд равна 24000 м³/сутки.

4.3.1. Отделение барабанных сеток

К установке приняты две барабанные сетки БСМ 1,5 x 2,8 диаметром 1,5м, длиной 2,8м. Из них одна рабочая и одна резервная.

Общий объем контактной камеры и время пребывания в ней воды приведены в таблице.

№№ III	Наименование	Ед. изм.	
I	Емкость контактной камеры (общая)	м ³	232
2	Время пребывания в контактной камере	мин	14
3	Емкость смесителя (одного)	м ³	22,4
4	Время пребывания	мин	2,4

4.3.2. Контактные осветлители (КО)

В проекте принято восемь контактных осветлителей с центральным каналом, размером в осях 6,0x6,0 м полезной площадью 27,60 м², с дырчатой дренажной распределительной системой с боковыми шторками без поддерживающих слоев и загрузкой из кварцевого песка крупностью зерен 5-2 мм и 2-1,2 мм.

Скорость фильтрации составляет:

- при работе всех КО - 3,77 м/ч
- при одном КО, включенном на промывку - 4,56 м/ч
- при одном КО - на ремонт и одном на промывку - 5,20 м/ч

Контактные осветители выводятся на промывку в зависимости от показаний индукционного расходомера.

Интенсивность промывки принята 15 л/с м², продолжительность промывки 8 мин. Расход воды на промывку составляет 200 м³. Подача промывной воды обеспечивается от башни с емкостью бака 500 м³. Подкачка воды в башне производится насосами К290/30 (I рабочий, I резервный), установленными в насосной станции II-го подъема. Промывная вода забирается насосами из резервуаров чистой воды.

4.3.3. Отделение коагулянта и полиакриламида (ПАА)

Отделение коагулянта и полиакриламида размещается в заглубленной части первого этажа блока реагентных, административных, служебных и лабораторных отделений.

Реагентное хозяйство состоит из отделения растворо-хранилищных баков коагулянта, дозаторной с расходными баками коагулянта, полиакриламида, мешалкой ПАА и склада ПАА.

Данные по принятым дозам и суточному расходу реагентов приведены в таблице

№ п/п	Наименование реагентов	Доза мг/л	Расход суточный кг	Объем поставки месячный т
I	Коагулянт - сернокислый глинозем ТУ 113-08-631-83 - а)	40	360	
	б) по товарному продукту с содержанием безводно- го - 33,5%	120	2880	86,4

2	Полиакриламид СТУ-70401-66 и ВТУ 22-62			
	а) по чистому продукту	0,4	9,6	
	б) по товарному продукту (с содержанием активной части 8%)	5	120	3,6
3	Жидкий хлор			
	а) для первичного хлорирования	5	120	3,6
	б) для вторичного хлорирования	2	48,0	1,4

Технологическая схема приготовления раствора коагулянта

Коагулянт доставляется на станцию автомобилями-самосвалами и спандуса загружается в растворо-хранилищные баки, где частично растворяется в воде до 17% концентрации раствора и барботируется сытым воздухом.

Приготовленный раствор после 6-8 часового отстаивания, самотеком подается в расходные баки, где доводится до 5% концентрации, перемешиваясь воздухом, насосами-дозаторами марки НД 2,5 1000/16К-14А (два рабочих, 1 резервный) дозируется в смесители, расположенные в отделении барабанных сеток или микрофильтров (каждый насос в свой смеситель).

Два расходных бака размером в плане 2,0 x 1,5 м, высотой 3,2 м рассчитаны на сработку в течение 8 часов каждый.

Три бака-хранилища размером в плане 3,0x4,5м, высотой 3,6м и объемом 30 м³ каждый (объем загрузочной части - 17,0 м³, отстойной - 4 м³, осадочной - 9 м³) обеспечивают прием шестидесятитонного вагона, что соответствует 20 дневному запасу реагента.

Сытый воздух в растворо-хранилищные баки и расходные баки подается от компрессоров

марки ВК-6М1 (2 рабочих и I резервный).

Все емкости, трубопроводы и оборудование, находящиеся в контакте с раствором коагулянта, защищаются специальным покрытием и выполняются из коррозионностойких материалов.

Технология приготовления раствора полиакриламида (ПАА)

Флокулянт поступает в полиэтиленовых или бумажных мешках весом 50-100 кг, упакованных в деревянные ящики и хранится на складе в 2 яруса. Складское помещение может принять 2-х месячный запас реагента. С помощью тали полиакриламид подается в мешалку УРП-3 рабочей емкостью 2 м³, где готовится раствор 0,5% концентрации, которого хватает на 25 часов.

Приготовленный раствор насосом, сблокированным с мешалкой, перекачивается в один из двух расходных баков емкостью 4,4 м³, где разбавляется водой до 0,1% и дозируется насосами-дозаторами марки НД 2,5 100/16Д 14А (два рабочих, один резервный) в смесители (каждый насос в свой смеситель).

Два расходных бака размером в плане 1,5х1,5м и высотой 3,2м рассчитаны на сработку в течение 11 часов каждый.

Для перемешивания раствора полиакриламида от компрессоров марки ВК-6М1 подается сжатый воздух.

4.3.4. Служебные, лабораторные и административные помещения

Названные помещения запроектированы в соответствии со СНиПом 2.04.02-84 "Водоснабжение. Наружные сети и сооружения".

4.3.5. Внутренний водопровод и канализация

В главном корпусе запроектирован хозяйственно-питьевой водопровод от насосной станции II подъема, питающий отделение барабанных сеток или микрофильтров, зал контактных освет-

лителей, отделение коагулянта и полиакриламида, лаборатории.

В отделении коагулянта и полиакриламида от водоводов I-го подъема поступает неочищенная вода, идущая на приготовление раствора коагулянта в растворо-хранилищных баках.

Горячая вода подается непосредственно от тепловой сети и идет к лабораторным столам, умывальникам и душам.

Стоки бытовой канализации от лабораторий и бытовых помещений отводятся в городскую канализацию.

Производственная канализация, объединенная в самостоятельную сеть, может быть направлена в сооружения обработки промывной воды, откуда отстоянная вода перекачивается в голову очистных сооружений. Внутренние водостоки выполняются из пластмассовых труб с открытым выпуском дождевых и талых вод на отстойку.

4.3.6. Насосная станция II-го подъема

В насосной станции II подъема установлено 6 хозяйственно-противопожарных насосов марки ДЗ20-50 (4 рабочих, 2 резервных).

В основу расчетов положено:

- норма водопотребления на одного жителя - 250 л/сутки
- коэффициент суточной неравномерности - 1,2
- число жителей - 80000 чел.
- коэффициент часовой неравномерности
максимальный - 1,32
- расход часовой максимальный - 1100 м³/ч
- расход на пожаротушение - 270 м³/ч (2 пожара наружных по 35 л/с и
5 л/с на внутреннее пожаротушение)

- расход максимальный с учетом пожара 1370 м³/ч

В насосной станции установлены дренажные насосы, насосы подкачки воды в башню.

Внутреннее пожаротушение здания осуществляется пожарными кранами, присоединенными к напорному коллектору насосной станции. Кроме того, для обеспечения безопасной эксплуатации здания предусмотрены огнетушители - 2 шт. (СНиП 2.04.02-84 п.7.18)

5. ОТОПЛЕНИЕ И ВЕНТИЛЯЦИЯ

5.1. Общие сведения

Проект отопления и вентиляции главного корпуса разработан на основании технологического задания и архитектурно-строительных чертежей в соответствии со СНиП 2.04.05-86.

При разработке проекта приняты расчетные температуры наружного воздуха:

для отопления	$t_o = - 30^{\circ}\text{C}$
для вентиляции	$t_b^3 = -30^{\circ}\text{C}$
	$t_b^h = + 22^{\circ}\text{C}$

Внутренние температуры в помещениях приняты по заданию технологов: входные устройства с барабанными сетками, зал контактных осветителей, отделение растворных баков коагулянта, щитовая, насосная - (+ 5^oC); дозаторная, санузел, кладовые - (+ 16^oC); административно-бытовые помещения, гардеробы, лаборатории - (+ 18^oC).

Коэффициенты теплопередачи ограждающих конструкций приняты в соответствии со СНиП П-3-79^а

I. Для наружных стен из обыкновенного глиняного кирпича	$\gamma = 1800 \text{ кг/м}^3$
$b = 380 \text{ мм}$	$K = 1,49 \text{ Вт/м}^2\text{C} (1,28 \text{ ккал/м}^2 \text{ час}^{\circ}\text{C})$
$b = 510 \text{ мм}$	$K = 1,2 \text{ Вт/м}^2\text{C} (1,03 \text{ ккал/м}^2 \text{ час}^{\circ}\text{C})$

2. Для наружных стен из керамзитобетонных панелей $\gamma = 900 \text{ кг/м}^3$
 $b = 200 \text{ мм}$ $K = 1,55 \text{ Вт/м}^2\text{°С}$ ($1,33 \text{ ккал/м}^2 \text{ час}^{\circ}\text{С}$)
 $b = 300 \text{ мм}$ $K = 1,07 \text{ Вт/м}^2\text{°С}$ ($0,92 \text{ ккал/м}^2 \text{ час}^{\circ}\text{С}$)
3. Для покрытия с утеплителем - пенобетон $\gamma = 300 \text{ кг/м}^3$
 $b = 70 \text{ мм}$ $K = 0,96 \text{ Вт/м}^2\text{°С}$ ($0,83 \text{ ккал/м}^2 \text{ час}^{\circ}\text{С}$)
 $b = 100 \text{ мм}$ $K = 0,77 \text{ Вт/м}^2\text{°С}$ ($0,66 \text{ ккал/м}^2 \text{ час}^{\circ}\text{С}$)
- 4 Для покрытия с утеплителем - фибролит $\gamma = 300 \text{ кг/м}^3$
 $b = 80 \text{ мм}$ $K = 1,18 \text{ Вт/м}^2\text{°С}$ ($1,01 \text{ ккал/м}^2 \text{ час}^{\circ}\text{С}$)
- 5 Для остекления спаренного в деревянных переплетах
 $K = 2,56 \text{ Вт/м}^2\text{°С}$ ($2,2 \text{ ккал/м}^2 \text{ час}^{\circ}\text{С}$)
- 6 Для наружных дверей и ворот деревянных
 $K = 2,0 \text{ Вт/м}^2\text{°С}$ ($1,72 \text{ ккал/м}^2 \text{ час}^{\circ}\text{С}$)
 $K = 3,0 \text{ Вт/м}^2\text{°С}$ ($2,58 \text{ ккал/м}^2 \text{ час}^{\circ}\text{С}$)

5.2. Теплоснабжение

Теплоснабжение здания предусматривается:

а) от наружных тепловых сетей, теплоноситель - вода с параметрами $150^{\circ} - 70^{\circ}$ (основной вариант);

б) от внутриплощадочных тепловых сетей, теплоноситель - вода с параметрами $95^{\circ} - 70^{\circ}\text{С}$ (как вариант).

Теплоснабжение осуществляется по открытой системе. Присоединение систем отопления,

вентиляции и горячего водоснабжения к тепловым сетям — непосредственное. Ввод в здание осуществляется в помещение приточной венткамеры.

5.3. Отопление

В здании запроектирована однотрубная горизонтальная система отопления с замыкающими участками. В качестве нагревательных приборов приняты радиаторы "МС-140", а в помещении щитовой — регистр из гладких электросварных труб. Трубопроводы прокладываются с уклоном $i = 0,003$. Прокладываемые в подпольных каналах, трубопроводы изолируются шнуром минераловатным $\delta = 40$ мм с последующим покрытием по изоляции рулонным стек лопластиком. Удаление воздуха из системы осуществляется кранами инженера Маевского.

5.4. Вентиляция

В здании запроектирована приточно-вытяжная система вентиляции с механическим и естественным побуждением.

В воздуходувной и насосной воздухообмен определен из условия ассимиляции теплоизбытков.

В летний период вытяжка из этих помещений осуществляется механическим путем, в зимний период естественным путем, оборудованными дефлекторами.

Приток — неорганизованный через открывающиеся фрамуги окон.

В помещении барабанных сеток и в зоне контактных осветителей воздухообмен рассчитан из условия ассимиляции влаговывделений, что составляет 1 кратный обмен зимой и 1,5 кратный обмен летом.

В остальных помещениях количество вентиляционного воздуха определено по кратностям.

В помещениях мастерской и щитовой предусматривается естественная вытяжка с помощью шахт, оборудованных дефлекторами. Приток — неорганизованный через открывающиеся фрамуги

окон.

В остальных помещениях вытяжка осуществляется ц/б вентиляторами. Приток централизованный

В химической и контрольной лабораториях от вытяжных шкафов запроектированы местные отсосы кратковременного действия, некомпенсируемые притоком. Все металлические воздуховоды окрашиваются масляной краской за 2 раза.

Монтаж отопительно-вентиляционного оборудования вести в соответствии со СНиП 3.05.01-85.

6. ЭЛЕКТРОТЕХНИЧЕСКАЯ ЧАСТЬ

6.1. Общая часть

В объем электротехнической части проекта входит электроснабжение, заземление и зануление, силовое электрооборудование, автоматизация и технологический контроль, электроосвещение, связь и сигнализация.

6.2. Электроснабжение

В отношении обеспечения надежности электроснабжения электроприемники станции очистки воды поверхностных источников относятся к потребителям I и частично III категории по классификации ПУЭ.

Для электроснабжения потребителей станции на напряжении 0,4 кВ проектом предусматривается встроенная трансформаторная подстанция с силовыми трансформаторами 2x400 кВ.А.

Подсчет электрических нагрузок и выбор мощности силовых трансформаторов приведен в таблице №1.

Учет активной и реактивной мощности предусмотрен на стороне 0,4 кВ силовых трансформаторов.

Для компенсации реактивной мощности в помещении щита низкого напряжения устанавливаются две комплектные конденсаторные установки мощностью по 100 квар. каждая, подключаемые к шинам 0,4 кВ подстанции.

Таблица № I

№ № ПП	Наименование	Расчетная мощность			Примечание
		кВт	квар	кВ.А	
1	Расчетный максимум нагрузок 0,8/0,75	469,3	352	586	
2	Конденсаторная установка		2x100		
3	Расчетный максимум нагрузок с учетом компенсации реактивной мощности 0,97/0,23	469,3	152	493	
	Приняты к установке силовые трансформаторы			2x400	

К о э ф ф и ц и е н т
нагрузки силовых трансформаторов

$$K_3 = 0,62$$

6.3. Зануление, заземление

Согласно ПУЭ-85 проектом предусматривается сооружение заземляющего устройства общего для напряжения 6-10 и 0,4 кВ.

Сопротивление заземляющего устройства не должно превышать 4-х Ом.

Требуемое сопротивление должно быть обеспечено в любое время года. Расчет заземления производится при привязке проекта к конкретным условиям с учетом характеристики грунта.

В качестве заземляющего устройства должны быть использованы естественные заземлители.

При недостаточности естественных заземлителей при привязке проекта необходимо выполнить дополнительное устройство в виде наружного контура у КТП.

Проектом предусматривается зануление корпусов электрооборудования и металлических конструкций путем присоединения их к нулевой жиле кабеля или стальной полосе 40x4, соединенными с нейтралью силового трансформатора.

6.4. Силовое электрооборудование

Все электродвигатели выбраны асинхронными с короткозамкнутым ротором с пуском от полного напряжения сети. Двигатели поставляются комплектно с технологическим оборудованием. Напряжение питания электродвигателей 380 В.

Распределение электроэнергии между потребителями осуществляется от распределительных шкафов типа ЩО-70 и ШРП-7000.

Пусковая коммутационная аппаратура управления двигателями располагается в шкафах и ящиках типа ЩОИ 5903, ЯОИ 5901, ЯОИ 5101, Я5100, выпускаемых Ангарским электромеханическим заводом.

Для управления электродвигателями задвижек и затворов контактных осветителей, а также магистральной запорной арматурой, предусмотрены серийно изготавливаемые шкафы со сборками РТ30-81.

Для подключения крана предусмотрен ящик типа ЯВЗ-3I-I и магнитный пускатель с кнопкой. Предусмотрено обесточивание троллеев крана при входе обслуживающего персонала на ремонтную площадку.

Шкафы и ящики с пусковой аппаратурой и с аппаратурой управления, устанавливаются в зоне видимости механизмов.

Распределение электроэнергии и подключение электродвигателей к пусковым аппаратам выполняется кабелем марки АВВГ, прокладываемым по строительным конструкциям открыто на скобах, на кабельных конструкциях в лотках, а также в полиэтиленовых трубах в полу и в металло-рукаве по стенам сооружений.

6.5. Электрическое освещение

Проектом предусмотрено общее рабочее и аварийное освещение, переносное освещение.

Электрическое освещение выполнено в соответствии с ПУЭ-85 и СН 357-77. Освещенность помещений принята согласно СНиП П-4-79.

Выбор светильников произведен в зависимости от назначения помещений, условий среды и высоты подвеса. Светильники приняты с люминесцентными лампами и лампами накаливания.

Напряжение сети общего освещения - 380/220В, переносного - 36В и 12В в помещениях контактных осветителей. Питание сетей рабочего и аварийного освещения предусмотрено от панелей № 2 и №5 распределительного щита ЩО-70.

В качестве групповых щитков приняты осветительные щитки типа ЯОУ и ОИВ, автоматические выключатели типа АП-50Б-3МТ.

Питающие сети выполняются кабелем АВВГ, прокладываемым в кабельном канале, по кабельным конструкциям и по стенам на скобах.

Групповые сети выполняются:

- а) в производственных помещениях
- кабелем АВВГ, прокладываемым на скобах по стенам и перекрытиям и с подвеской на тресе;
 - проводом АПВ в винилластовых трубах по ограждениям площадок с защитой монтажным профилем и в коробках КЛ, при установке ^{в них} люминесцентных светильников;
- б) в административно-бытовых помещениях, коридорах
- проводом АПВ скрыто под слоем штукатурки и в пустотах плит; открыто по гипсобетонным перегородкам.

Управление освещением осуществляется выключателями, установленными у входов и автоматическими выключателями со щитов. Для зануления элементов электрооборудования используется нулевой рабочий провод сети.

6.6. Автоматизация и технологический контроль

В соответствии со структурной схемой управления, принятой в проекте, оперативное управление и контроль за технологическим процессом очистки воды осуществляется диспетчером из помещения диспетчерской. Для этих целей предусмотрен щит с приборами, отражающими состояние технологического процесса и сигнализирующими отклонение от заданных значений основных технологических параметров.

В диспетчерской предусмотрены показания:

- расхода сырой воды, поступающей на станцию;
- расхода фильтровальной воды;
- расхода чистой воды к потребителю;

- расхода промывной воды;
- расхода воздуха;
- уровней в резервуарах чистой воды;
- содержание остаточного хлора в РЧВ;
- светозвуковая сигнализация о достижении уровня пожарного запаса в РЧВ, аварийного уровня во входном канале барабанных сеток, в дренажном приемке, в башне промывной воды, аварийного состояния приточных систем.

В зал контактных осветителей вынесены показания расхода сырой воды от каждого контактного осветителя.

В проекте предусмотрено:

- автоматическое включение резервного хозяйственно-противопожарного насоса и дистанционный пуск всех насосных агрегатов со щита диспетчера;
- автоматическое включение и выключение насосов подкачки промывной воды в башне от уровня воды в башне;
- автоматическое поддержание температуры приточного воздуха и защита калорифера от замораживания.

В отделении дозаторной предусмотрено автоматическое регулирование дозы коагулянта путем изменения сиважности, работы насосов-дозаторов коагулянта в импульсном режиме.

Регулирование дозы производится в зависимости от расхода сырой воды, поступающей на станцию.

Для узла приготовления и дозирования коагулянта и полиакриламида предусмотрена сигнализация на щит диспетчера уровней в баках-хранилищах и расходных баках, а также сигнализация о работе воздушных агрегатов.

Все насосные агрегаты снабжены приборами давления.

6.7. Щиты

Для размещения аппаратуры контроля, управления, регулирования и сигнализации предусмотрены щиты: щит диспетчера ЩД, установленный в диспетчерской; шкафы регулирования коагулянта ШРК1 и ШРК2 - в дозаторной; ящики управления приточными системами П-1 и П-2 - ЯОИ5101 - в приточных венткамерах.

Щит диспетчера ЩД и шкафы регулирования ШРК1 и ШРК2 изготавливаются по ОСТ 36.13-76.

6.8. Связь и сигнализация

Рабочая документация связи и сигнализации разработана на основании заданий технологических отделов: "Ведомственных норм технологического проектирования" ВНТП16-80 Министерства связи СССР, ВНТП61-78, СНиП 2.04.09-84.

Телефонизация и радиофикация станции предусматривается от внешних сетей площадки. Телефонный кабельный ввод осуществляется кабелем ТШ 10x2x0,4. На вводе кабеля в здание на стене устанавливается распределительная коробка КРТП-10. Абонентская телефонная сеть выполняется проводом ПТШ 2x0,6 прокладываемым по стенам.

Для оперативного руководства подразделениями станции предусмотрена диспетчерская связь с применением коммутатора "Псков-25". Электропитание коммутатора осуществляется от сети переменного тока через собственное выпрямительное устройство.

Наружный ввод радиофикации выполнен кабелем ПРШМ 2x1,2, на вводе устанавливается абонентский трансформатор ТАМУ-10. Сеть радиофикации внутри здания выполняется проводом ПТШ 2x1,2 и ПШК 2x1,2 открыто по стенам.

Для оповещения о пожаре предусмотрена автоматическая пожарная сигнализация с установкой

прибора "Сигнал-42" в помещении диспетчерской.

Сеть пожарной сигнализации выполняется проводом ТРП Ix 2x0,5, прокладываемым по стенам. Лучи пожарной сигнализации включаются в распределительные коробки КРП-10 (см. скелетную схему, лист СС-1).

В качестве извещателей пожарной сигнализации применяются тепловые типа ИШ 104-1 и дымовые типа ДИШ-3.

Для электрочасофикации предусмотрена установка первичных электрочасов типа ПЧЗ-2БР-р24-012. Электропитание первичных часов осуществляется от сети переменного тока напряжением 220В через выпрямительный блок. В качестве вторичных часов предусмотрены часы типа ВЧС1-М2ПВ-24р-300-323К.

Подключение к внешним сетям связи и радиофикации выполняется при привязке проекта.

Передача сигнала общей тревоги на пульт централизованного наблюдения выполняется при привязке проекта.

Обслуживание приборов пожарной сигнализации "Сигнал-42" решается по согласованию с местными органами пожарнадзора.

7. УКАЗАНИЯ ПО ПРИМЕНЕНИЮ О ПРИВЯЗКЕ ПРОЕКТА

Для строительства принимается участок со спокойным рельефом и максимальным использованием уклона под гидравлическую посадку сооружений по принципиальной схеме очистки воды.

До начала привязки проекта необходимо выполнить весь комплекс технологических изысканий, связанных с определением качества воды конкретного источника водоснабжения и моделирования процессов обработки воды. По возможности следует изучить опыт эксплуатации сооружений, работающих на аналогичном качестве исходной воды.

Исходя из реальных условий привязки проекта, уточняются:

- место расположения промывной башни (на возвышенном месте);
- марки оборудования, арматуры, грузоподъемных механизмов и т.д. в зависимости с действующей

на период привязки и строительства номенклатурой, а также с конкретными условиями поставки;

- схема промывки контактных осветителей;
- объем автоматизации и технологического контроля;
- поставка, качество и дозы реагентов;
- расчета заземления высоковольтных установок с учетом данных о токе замыкания на землю и характеристики грунта;
- тип и глубину заложения фундаментов (произвести контрольный расчет в конкретных инженерно-геологических и гидрологических условиях);
- толщина ограждающих конструкций;
- нагрузки от снегового покрова и скоростного напора ветра (при отличных произвести корректировку несущих конструкций).

Предельное измерение регулирующих приборов РГ и УРРД-М.

Для заказа дифманометров с диафрагмой для измерения расхода необходимо заполнить опросные листы по форме УОЛ-1-85.

Для заказа шкафов управления со сборками РГ 30-8I следует выполнить опросный лист.

При наличии в населенном пункте централизованного контроля за качеством воды, состав лабораторий можно уменьшить при соответствующем согласовании с органами санитарно-эпидемиологической службой.

Проект разработан для условий производства работ в летнее время. При производстве работ в зимних условиях внести коррективы согласно СНиП III-17-78, III-15-76.

При расширении существующих сооружений проектом предусмотрена возможность привязки и строительства отдельными блоками (с соответствующей доработкой для реальных условий).