

ТИПОВОЙ ПРОЕКТ

902-9-33.85

БЛОК РЕЗЕРВУАРОВ ДЛЯ СТАНЦИЙ ФИЗИКО-ХИМИЧЕСКОЙ ОЧИСТКИ СТОЧНЫХ
ВОД ПРОПУСКНОЙ СПОСОБНОСТЬЮ 1,4; 2,7; 4,2; 7,0 ТЫС.МЗ/СУТКИ

АЛЬБОМ I

ПОЯСНИТЕЛЬНАЯ ЗАПИСКА

**ЦЕНТРАЛЬНЫЙ ИНСТИТУТ ТИПОВОГО ПРОЕКТИРОВАНИЯ
ГОСТРОМ СССР**

Москва, А-443, Селезневская ул., 22

Сдано в печать III 1986 г.
Листов 90 4172 Тираж 485

902-9-33.85

(I)

ТИПОВОЙ ПРОЕКТ

20936-01

902-9-33.85

Блок резервуаров для станций физико-химической очистки сточных вод
пропускной способностью I, 4; 2, 7; 4, 2; 7, 0 тыс. м³/сутки

СОСТАВ ПРОЕКТА

Альбом I - Пояснительная записка

Альбом II - Технологическая, строительная части. Автоматизация, КИП.

Альбом III - Строительные изделия

Альбом IV - Ведомости потребности в материалах

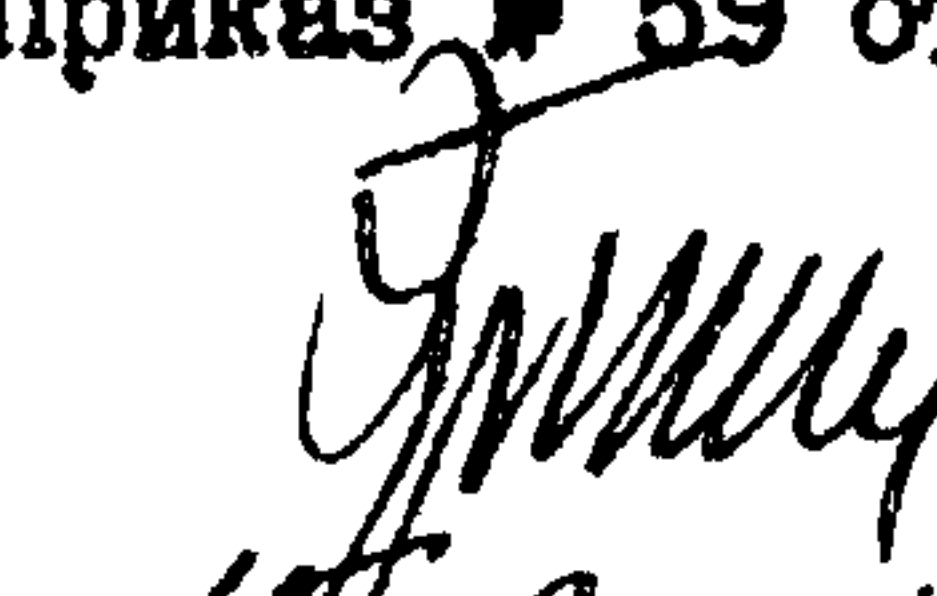
Альбом V - Сметы

Разработан проектным институтом
ЦНИИЭП инженерного оборудования

Утвержден Госгражданстроем
Приказ №252 от 21 августа 1985г
Введен в действие ЦНИИЭП
инженерного оборудования
Приказ № 59 от 5 октября 1985г.

Главный инженер института

Главный инженер проекта

 А. Кетаев

 Л. Будаева

902-9-33.85

(I)

2

20936-01

ОГЛАВЛЕНИЕ

	Стр.
1. Общая часть	3
2. Технологическая часть	4
3. Строительная часть	5
4. Автоматизация, КИП	12
5. Указания по привязке	13

Записка составлена

Общая и технологическая части *ЛБ* - Л.Будаева
Строительная часть *ЛБ* - Т.Лоуцкер
Автоматизация, КИП *ТШ* - Л. Шерстякова

Типовой проект разработан в соответствии с действующими нормами и правилами, обеспечивающими взрывную, взрывопожарную и пожарную безопасность при эксплуатации сооружения.

Главный инженер проекта

ЛБ

Л.Будаева

I. ОБЩАЯ ЧАСТЬ

Рабочие чертежи типового проекта блока резервуаров разработаны по плану бюджетных проектных работ Госгражданстроя на 1983-1985 годы в соответствии с заданием на проектирование.

Блок резервуаров предназначен для применения в составе станций физико-химической очистки сточных вод пропускной способностью 1,4; 2,7; 4,2; 7,0 тыс.м3/сутки.

В состав блока резервуаров входят: резервуар фильтрованной воды для промывки фильтров, резервуар грязной промывной воды, контактный резервуар.

Блок резервуаров разработан со стенами из сборных железобетонных панелей по серии 3.900-3.

Технологические расчеты даны в типовых проектных решениях Пр902-

альбом I.

I.2. Технико-экономические показатели

Наименование	Един. изм.	Показатели			
		при пропускной способности станций тыс.м3/сутки			
		1,4	2,7	4,2	7,0
I	2	3	4	5	6
Строительный объем	м3	965,11	1010,89	1095,15	1231,59
в т.ч. контактных резервуаров	м3	137,0	182,5	254,2	412,0
Сметная стоимость строительства					
Общая	тыс.руб.	29,56	30,5	32,55	34,95
строительно-монтажных работ	-"-	29,56	30,5	32,55	34,95
Стоимость I м3 блока		30,63	30,17	29,72	28,38

2. ТЕХНОЛОГИЧЕСКАЯ ЧАСТЬ

2.1. Описание блока резервуаров и схема его работы

Очищенная сточная вода после фильтров ОКСИПОР поступает на обеззараживание в контактный резервуар и в резервуар фильтрованной воды, объем которого рассчитан на две промывки.

Вода после промывки фильтров направляется самотеком в резервуар грязной промывной воды, рассчитанный на прием воды от двух промывок.

Контактный резервуар – двухсекционный длиной 12,0 м, принят шириной секции для станций пропускной способностью:

1,4 тыс.м ³ /сутки	- 1,5 м
2,7 тыс.м ³ /сутки	- 2,0 м
4,2 тыс.м ³ /сутки	- 3,0 м
7,0 тыс.м ³ /сутки	- 4,5 м

Очищенная сточная вода по подводящему трубопроводу направляется в распределительный лоток, где происходит смешение её с хлорной водой и далее через зубчатый водослив переливается в контактный резервуар.

Резервуары фильтрованной и грязной промывной воды имеют в плане размеры 9х12 м и рабочую глубину 3,5 м. Резервуары перекрыты плитами. В перекрытии запроектированы рабочие и световые люки. Предусмотрен уклон дна в сторону приямка для всасывающих труб и переливная труба в контактный резервуар.

Для взмучивания осадка в контактном резервуаре прокладывается воздуховод диаметром 57х3.

3. СТРОИТЕЛЬНАЯ ЧАСТЬ

3.1. Природные условия строительства и технические условия на проектирование

Природные условия и исходные данные для проектирования приняты в соответствии с "Инструкцией по типовому проектированию для промышленного строительства" СН 227-82 и серии 3.900-3.

Расчетная зимняя температура наружного воздуха минус 30°C .

Скоростной напор ветра для I географического района - 0,265 мПа.

Вес снегового покрова для III района - 0,981 мПа.

Рельеф территории спокойный. Грунтовые воды отсутствуют

Грунты в основании непучинистые, непросадочные, со следующими нормативными характеристиками:

$\varphi^H = 0,49$ рад или 28° ; $c^H = 2$ мПа (0,02 кгс/см²) $E = 14,2$ мПа (150 кгс/см²) $\gamma = 1,8$ т/м³

Коэффициент безопасности по грунту $K=1$.

Сейсмичность района строительства не выше 6 баллов.

3.2. Объемно-планировочные решения

Блок резервуаров - прямоугольное сооружение, в которое входят: резервуар фильтрованной воды, резервуар грязной промывной воды и контактные резервуары.

Размеры сооружения в плане

12x21 м для производительности 1,4 тыс.м³/сутки

12x22 м для производительности 2,7 тыс.м³/сутки

12x24 м для производительности 4,2 тыс.м³/сутки

12x27 м для производительности 7,0 тыс.м³/сутки.

Глубина сооружения 3,79 м.

3.3. Конструктивные решения

Днище плоское железобетонное. Армируется сварными сетками и каркасами.

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

Наружные углы стен - монолитные железобетонные.

Плиты перекрытия резервуаров фильтрованной и грязной промывной воды - сборные железобетонные по серии 1.442.1-2 вып.1.

Плиты опираются на монолитную железобетонную раму, выполняющую так же роль распорки для стен контактных резервуаров.

Лотки - из сборных железобетонных элементов по серии 3.900-3 вып.8.

Лотки устанавливаются на металлических кронштейнах.

Стыки стеновых панелей шпоночные, выполнены путем инъектирования зазора между панелями цементно-песчаным раствором.

Стыки стеновых панелей в местах пересечения стен - гибкие (за исключением стен контактных резервуаров для производительности 1,4 и 2,7 тыс.м³/сутки), в виде шпонки, заполняемой тиоколовым герметиком. Шпонка выполняется путем залива жидкого тиоколового герметика "Гидром-П" между двумя шнурами гернита, помещенными в зазор стыка. Шнуры гернита, играющие роль упругой прокладки для тиоколового герметика, закреплены в зазор стыка цементным раствором.

Применяемый герметик должен обеспечивать 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 выпуск I/82.

Бетонная подготовка и технологическая набетонка выполняются из бетона М50.

Для торкретштукатурки применяется цементно-песчаный раствор состава 1:2.

Ограждения и лестницы - металлические.

Рабочая арматура принята по ГОСТ 5771-82 класса АШ из стали марки 25Г2С с расчетным сопротивлением 3750 кгс/см².

Распределительная арматура по ГОСТ 5781-82 класса АІ из стали марки ВстЗкп2 с расчетным сопротивлением 2300 кгс/см².

Для железобетонных конструкций днища бетон принят проектных марок М200; В4; МР350; для стен М200; В4; МР3150; для лотков М200; В4; МР3200.

Требования к бетону по прочности, морозостойкости, водонепроницаемости и виду цемента для его приготовления уточняются при привязке проекта по серии 3.900-3 выпуск I/82; СНиП 2.04.02-84 "Водоснабжение. Наружные сети и сооружения" в зависимости от расчетной зимней температуры наружного воздуха.

Заделка стеновых панелей в паз производится плотным бетоном марки 300 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" (НИИЖБ, 1968 г.).

3.4. Отделка и мероприятия по защите от коррозии

Днище и монолитные участки стен со стороны воды торкретируются слоем 25 мм с последующей затиркой цементным раствором.

Со стороны земли монолитные участки стен затираются цементно-песчаным раствором.

Все металлоконструкции, соприкасающиеся с водой, окрашиваются лаком ХВ-78 по ГОСТ 7313-75* за три раза по грунтовке ХС-010 за два раза.

Все закладные детали оцинковываются. Нарушенное сваркой цинковое покрытие восстанавливается методом металлизации.

Все прочие металлические конструкции окрашиваются масляной краской по ГОСТ 3292-75 за два раза по грунтовке.

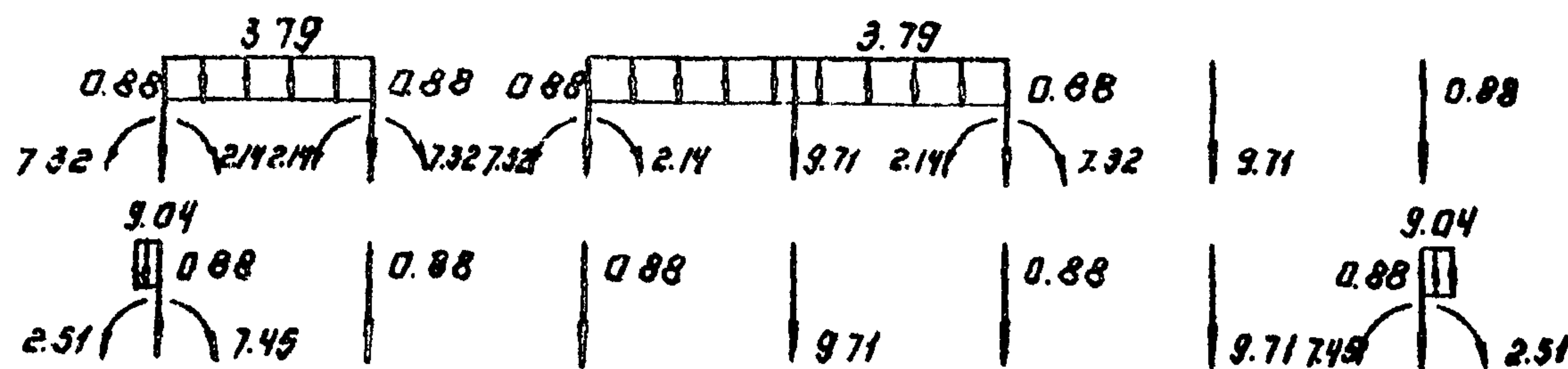
3.5. Расчетные положения

Стены рассчитаны как балочные плиты на нагрузки от гидрстатического давления воды и бокового давления грунта при различной их комбинации с учетом вертикальной нагрузки от покрытия и лотков.

Днище рассчитано как балки на упругом основании переменного сечения, на счетно-вычислительной машине МИНСК-1 по программе ВНО на сосредоточенные усилия, передающиеся через заделку стеновых панелей в пазы днища и равномерно распределенную нагрузку от воды.

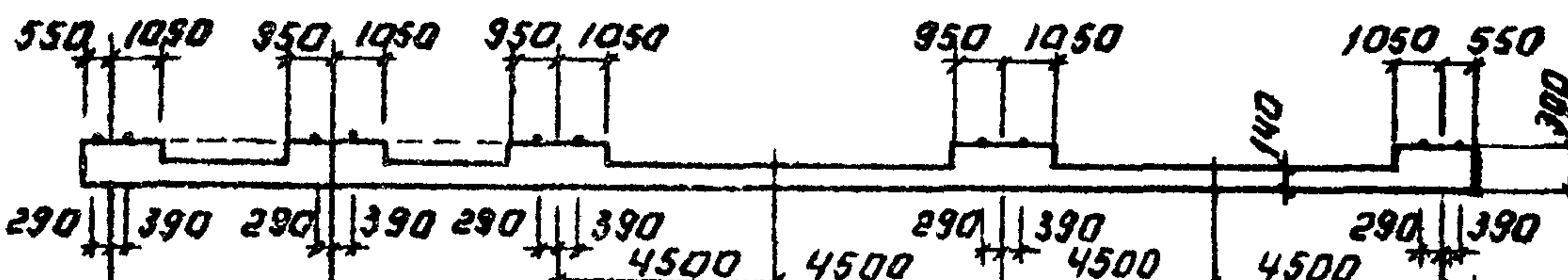
Расчет произведен при модуле деформации $E = 14,7 \text{ мПа}$ (150 кгс/см^2).

Расчетные схемы днища блока резервуаров.



от воды

от земли



Для произв. 1.4 тыс. м³/сут	550 1500	1500	9000	9000	550
Для произв. 2.7 тыс. м³/сут	550 2000	2000	9000	9000	550
Для произв. 4.2 тыс. м³/сут	550 3000	3000	9000	9000	550
Для произв. 7.0 тыс. м³/сут	550 4500	4500	9000	9000	550

Сосредоточенные нагрузки в тс; сосредоточенные моменты в тсм;
равномерно-распределенные нагрузки в тс/мм.

3.6. Соображения по производству работ

Земляные работы должны выполняться с соблюдением требований СНиП III-8-76.

Способы разработки котлована и планировки дна должны исключать нарушение естественной структуры грунта основания.

Обсыпка стенок сооружения должна производиться слоями 25-30 см равномерно по периметру. Откосы и горизонтальные поверхности обсыпки планируются с покрытием насыпи слоем растительного грунта.

Перед бетонированием 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.

Днище бетонируется непрерывно параллельными полосами без образования швов. Ширина полос принимается с учетом возможного темпа бетонирования и необходимости сопряжения вновь уложенного бетона с ранее уложенным до начала схватывания ранее уложенного бетона.

Уложенная в днище бетонная смесь уплотняется вибратором, поверхность выравнивается вибробрусом, для чего при бетонировании применяются переносные маячные рейки.

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

прочность и плотность бетона;

соответствие размеров и отметок днища проектным данным;

наличие и правильность установки закладных деталей;

отсутствие в днище выбоин, обнажений арматуры, трещин и т.д.

Отклонения размеров днища от проектных не должны превышать:

в отметках поверхностей на 1 м плоскости в любом направлении ± 5 мм;

в отметках поверхностей паза зуба ± 4 мм.

К монтажу сборных железобетонных панелей разрешается приступить при достижении бетоном днища 70% проектной прочности.

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

Монтаж панелей производится с геодезическим контролем. Приемка законченных монтажных работ, а также промежуточные приемки производятся в соответствии со СНиП III-16-80. При монтаже панелей особое внимание уделять замоноличиванию панелей в днище (см. указания серии 3.900-3 вып.2/82).

Допускаемые отклонения при монтаже устанавливаются в соответствии со СНиП III-16-80 и ГОСТ 21778-81, 21779-82 и не должны превышать следующих величин:

Несовмещаемость установочных осей ± 2 мм

отклонение от плоскости по длине ± 20 мм

Зазор между опорной плоскостью и плоскостью днища ± 10 мм

отклонение от вертикальной плоскости панелей в верхнем сечении ± 4 мм.

После установки панелей; устройства стыковых соединений и заделки панелей в пазы днища производится бетонирование монолитных участков.

Инвентарная опалубка при бетонировании устанавливается с внутренней стороны стены на всю высоту, а с наружной стороны - на высоту яруса бетонирования с наращиванием по мере бетонирования.

Крепление опалубки производится к выпускам арматуры стеновых панелей. Стержни, крепящие опалубку, должны располагаться на разных отметках и не должны пересекать стык насквозь.

Бетонирование стен производится поярусно с тщательным вибрированием. Бетонная смесь должна готовиться на тех же цементах и из тех же материалов, что и основные конструкции.

Уложенный бетон должен твердеть в нормальных температурно-влажностных условиях.

Допускаемые отклонения при сооружении монолитных участков стен устанавливаются такие же, как и при монтаже панелей.

Гидравлическое испытание производится на прочность и водонепроницаемость до засыпки котлована при положительной температуре наружного воздуха, путем заполнения сооружения водой до расчетного горизонта и определения суточной утечки.

Испытание допускается производить при достижении бетоном проектной прочности и не ранее 5-ти суток после заполнения водой.

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

Все работы по испытанию производятся в соответствии со СНиП III-30-74.

4. АВТОМАТИЗАЦИЯ, КИП

4.1. Автоматизация и технологический контроль

В резервуарах фильтрованной воды и грязной промывной воды установлены датчики уровней типа ЭРСУ-3. Электронные блоки ЭРСУ-3 располагаются в производственно-вспомогательном здании.

Сигналы аварийного перелива поступают в операторскую.

902-9-33.85

(I)

(13)

20936-04

5. УКАЗАНИЯ ПО ПРИВЯЗКЕ

В соответствии с фактической пропускной способностью станции произвести расчет контактных резервуаров и подобрать блок резервуаров, при этом учесть требуемое время контакта сточной воды при обеззараживании.

При привязке типового проекта к конкретным климатическим и инженерно-геологическим условиям площадки необходимо:

произвести контрольную проверку прочности ограждающих конструкций на измененные физико-механические свойства грунтов (высоту засыпки, объемный вес грунта γ , угол внутреннего трения φ)

произвести пересчет днища как балки на упругом основании с применением модуля деформации E , определенного для конкретных физико-механических свойств грунта основания по расчетным схемам, приведенным в настоящей записке

при строительстве в слабофильтрующих грунтах для отвода верховодки и фильтруемой из сооружения воды, под днищем запроектировать пластовый дренаж, связываемый по периметру сооружения с дренажной сетью.

При разработке проекта дренажа особое внимание следует обратить на предотвращение выноса частиц грунта подстилающих слоев, а также на мероприятия, обеспечивающие бесперебойную работу дренажа в период строительства и эксплуатации сооружения.