

ТИПОВОЙ ПРОЕКТ
902-2-446.88

ОТСТОЙНИКИ КАНАЛИЗАЦИОННЫЕ РАДИАЛЬНЫЕ
ВТОРИЧНЫЕ ИЗ СБОРНОГО ЖЕЛЕЗОБЕТОНА
ДИАМЕТРОМ 18 М

АЛЬБОМ I

ПОЯСНИТЕЛЬНАЯ ЗАПИСКА

23047 - 01

ЦД

Отпускная цена
на момент реализации
указана в счет-накладной

ТИПОВОЙ ПРОЕКТ
902-2-446.88

ОТСТОЙНИКИ КАНАЛИЗАЦИОННЫЕ РАДИАЛЬНЫЕ
ВТОРИЧНЫЕ ИЗ СБОРНОГО ЖЕЛЕЗОБЕТОНА
ДИАМЕТРОМ 18 М

АЛЬБОМ I

Разработан проектным
институтом "Мосводо-
каналНИИпроект"

Рабочий проект утвержден
Мосгорисполкомом
Протокол № 3 от 24.12.87г.
и введен в действие
Главмосводоканалом
Приказ № 26 от 25.01.88г.

Главный инженер института



Д.Д.Соколин

Главный инженер проекта



В.К.Казанов

ОБОЗНАЧЕНИЕ РАЗДЕЛА, ТАБЛИЦЫ, ЧЕРТЕЖА	НАИМЕНОВАНИЕ	СТР.	ПРИМЕЧАНИЕ
	1. Общая часть	3	
	2. Технологическая часть		
2.1	Компоновочное решение, расчетные параметры и габаритная схема отстойников	4	
2.2	Технологическая схема	6	
2.3	Гидравлический расчет подводящей и отводящей систем отстойников	9	
	3. Строительные решения		
3.1	Конструктивная часть	15	
3.2	Указания по предварительному напряжению стѐн оболочки отстойника	16	
3.3	Указания по производству работ	17	
	4. Электротехническая часть		
4.1	Электросиловое оборудование	18	
4.2.	Электроосвещение	19	
4.3	Заземление	19	
4.4	Управление и технологический контроль	19	
	5. Указания по привязке		
5.1	Технологическая часть	20	
5.2	Строительные решения	21	
5.3	Электротехническая часть	21	
	6. Техничко-экономические показатели	22	

Име. N подл. Подпись и дата. Взам. инв. N

902-2-446.88

ПЗ

Содержание

Стандия	Лист	Листов
Р	1	

Мосводоканал НИИПРОЕКТ

Рук. бр. Королева

I. Общая часть

Рабочие чертежи типовых канализационных радиальных вторичных отстойников из сборного железобетона диаметром 18 м разработаны взамен типового проекта № 902-2-346.83 на основании плана типового проектирования на 1987 год утвержденного постановлением Госстроя СССР от 20 ноября 1986 года № 27.

Задание на проектирование утверждено Мосгорисполкомом 11 мая 1987 года. Типовые радиальные вторичные отстойники применяются в комплексе сооружений городских станций биологической очистки сточных вод производительностью свыше 20 тыс.м³ в сутки. Проект разработан для следующих условий строительства:

- расчетная зимняя температура воздуха - 30°С,
- масса снегового покрова III географический район по СНиП 2.01.07 - 85
- сейсмичность не выше 6 баллов,
- территория без подработки горными выработками,
- рельеф территории спокойный.

Грунты в основании непучинистые, непросадочные, неагрессивные к бетону конструкций.

Расчетные характеристики грунтов приняты: угол внутреннего трения $\varphi = 26^{\circ}$; удельное сцепление $C = 2$ кПа; модуль деформации $E = 15$ МПа; плотность $\gamma = 1,8$ т/м³.

Уровень грунтовых вод, учитывая возможное обводнение площадки в период эксплуатации, должен находиться не выше уровня бетонной подготовки дна отстойников.

Имя, № подл.	Подпись и дата	Взам. инв. №	902-2-446.88		ПЗ		
			Пояснительная записка		Стадия	Лист	Листов
					Р	1	21
					МОСВОДОКАНАЛИЗАЦИОННЫЙ ПРОЕКТ		
Имя, № подл.	Подпись и дата	Взам. инв. №	Нач.от. Исаев				
			Н. конт. Литман				
			ТИП Казанов				
			ТИП Славянский				
			ТИП Павлоцкий				

2. Технологическая часть

2.1. Компонувочное решение, расчетные параметры и габаритная схема отстойников

Технологическая часть выполнена в соответствии со СНиП 2.04.03-85.

В составе проекта разработана группа отстойников из 4-х единиц с распределительной чашей, иловыми камерами и системой трубопроводов.

Габаритная схема отстойников приведена на рис. I.

Основные расчетные параметры сведены в табл. № I.

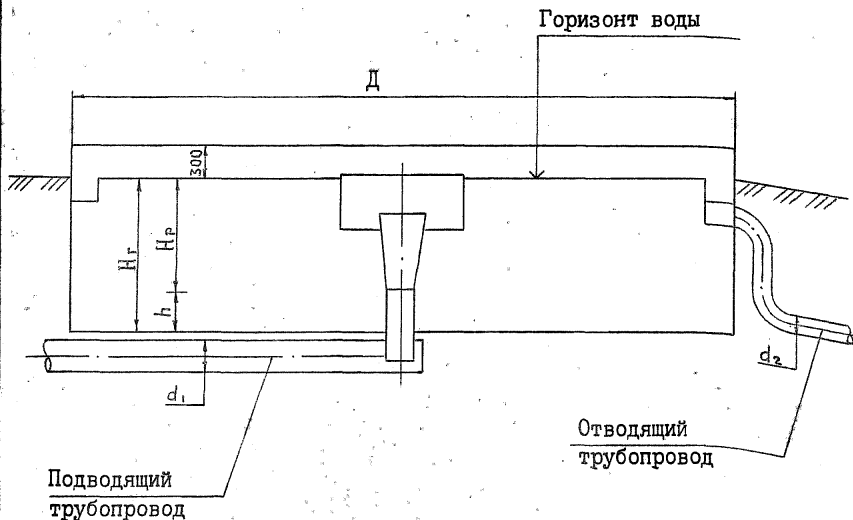


Рис. I

Лист
2

Инв. № подл. Подпись и дата Взам. инв. №

Таблица № I

Диаметр отстойника D в мм	Гидравлическая глубина отстойника H _г в мм	Высота зоны отстаивания H _р в мм	Высота иловой зоны h в мм	Диаметр подводящего трубопровода d ₁ мм	Диаметр отводящего трубопровода d ₂ мм	Объем зоны отстаивания в м ³	Объем иловой зоны в м ³	Расчетная пропускная способность отстойника при продолжительности отстаивания 2 ч в м ³ /ч
18000	3700	3100	600	700	400	788	160	394
24000	3700	3100	600	1200	600	1400	280	700
30000	3700	3100	600	1400	800	2190	440	1095
40000	4350	3650	700	1400x2200	1100	4580	915	2290
50000	5300	4600	700	2400	2000	9020	1380	4510

902-2-446.88

ПЗ

2.2. Технологическая схема

а/ Схема движения воды и высотное положение сооружений

Смесь сточной воды и активного ила (иловая смесь) по железобетонному трубопроводу поступает в распределительную чашу, оборудованную незатопленными водосливами с широким порогом.

С помощью водосливов обеспечивается деление потока на 4 равные части, каждая из которых по самостоятельному трубопроводу направляется в центральное распределительное устройство отстойника.

Распределительное устройство представляет собой вертикальную стальную трубу, переходящую в верхней части в плавно расширяющийся раструб, оканчивающийся ниже горизонта воды в отстойнике.

Выходя из распределительного устройства, иловая смесь попадает в пространство, ограниченное стенками металлического направляющего цилиндра высотой 1,1 м, который обеспечивает заглубленный вход иловой смеси в отстойную зону отстойника.

Сбор осветленной воды в отстойнике осуществляется через зубчатый водослив сборным кольцевым лотком, расположенным на периферии с внутренней стороны стены.

Из сборного лотка осветленная вода по отводящему трубопроводу транспортируется за пределы группы отстойников.

Высотное взаимоположение сооружений в группе отстойников установлено путем гидравлического расчета подводящих и отводящих систем отстойников (расчет см. ниже).

б/ Схема удаления активного ила

Активный ил, осевший на дно отстойника, удаляется самотеком под гидростатическим давлением при помощи илососа в иловую

камеру, из которой по трубопроводу отводится за пределы группы отстойников.

В иловой камере установлен щитовой электрофицированный затвор с подвижным водосливом, при помощи которого обеспечивается возможность как ручного, так и автоматического регулирования отбора ила из отстойника, путем изменения гидростатического напора от 0 до 1,2 м.

Автоматизация работы затвора осуществляется в зависимости от уровня ила в отстойнике.

Расчетное количество иловой смеси, которое может быть подано на группу из 4-х отстойников при 2,0 час отстаивании, приведено в таблице № 2.

Количество возвратного активного ила принято равным 75% от среднего расхода сточной воды. Общий коэффициент неравномерности притока сточных вод принят по таблице 2 СНиП 2.04.03-85 для расхода на одну группу отстойников и подлежит уточнению при привязке типового проекта.

в/ Схема опорожнения сооружений

Для опорожнения каждого отстойника предусматривается специальный трубопровод опорожнения. Трубопровод на всем протяжении имеет глубину заложения ниже дна отстойника.

Трубопровод опорожнения отстойников рекомендуется присоединять к системе опорожнения аэротенков.

Имя, № подл.	Подпись и дата	Взам. инв. №

Таблица № 2

Диаметр отстойника м	Расчетные расходы сточной воды		Общий коэффициент неравности	Средний расход сточной воды на группу из 4-х отст. м ³ /ч	Расчетные расходы возвратного активного ила		Расчетные расходы иловой смеси		Максимальные расходы на один отстойник с K=I,4 для гидравл. расчета, м ³ /с					
	на один отстойник м ³ /ч	на группу из 4-х отстойников м ³ /ч			на один отстойник м ³ /ч	на группу из 4-х отст. м ³ /ч	на один отстойник м ³ /ч	на группу из 4-х отстойн. м ³ /ч	сточная вода	возвратная	иловая смесь активный ил			
18	394	0,109	I576	I,56	I010	184	0,051	738	578	0,16	2312	0,153	0,071	0,224
24	700	0,195	2800	I,5	I870	350	0,097	I400	I050	0,29	4200	0,27	0,14	0,41
30	I095	0,304	4380	I,48	2960	562	0,156	2250	I657	0,46	6630	0,43	0,22	0,65
40	2290	0,636	9160	I,46	6270	1195	0,332	4780	3485	0,97	13940	0,89	0,47	I,36
50	4510	I,252	I8040	I,45	I2440	2355	0,654	9420	6840	I,9	27360	I,75	0,915	2,67

902-2-446.88

ЛЗ

2.3. Гидравлический расчет подводящих и отводящих систем отстойников

Гидравлический расчет произведен на максимальный секундный расход с коэффициентом 1,4, учитывающим возможную интенсификацию работы сооружений. Расчетные расходы для гидравлического расчета определены для одного отстойника $D=18$ м следующими:

иловой смеси 0,224 м³/с
 сточной воды 0,153 м³/с
 возвратного активного ила 0,071 м³/с

Расчет гидравлических потерь напора на трение произведен по формулам равномерного движения воды:

$$V = c \sqrt{R J}$$

$$c = \frac{1}{n} R^{1/6}$$

откуда

$$J = \left(\frac{n V}{R^{2/3}} \right)^2$$

где: V - скорость потока в м/с

J - единичные потери напора на трение в м

R - гидравлический радиус канала в м

n - коэффициент шероховатости, принятый для металлических труб равным 0,0130, для железобетонных - 0,0137

Расчет гидравлических потерь напора на местные сопротивления произведен по формуле

$$h = \zeta \frac{V^2}{2g}$$

где: ζ - коэффициент местного сопротивления

При расчете за отметку 0,00 принята отметка верха дна отстойника по внутреннему периметру башмака.

№ пп	Расчеты	Отметки	
		горизон. воды	дна сооруж.
I	2	3	4

Подводящая система отстойников

(участок от распределительной чаши до отстойника № I)

- I. Напор на водосливе с треугольными вырезами (угол 90°) сборного кольцевого лотка отстойника определен по формулам:

$$q_{эд} = 1,343 H^{2,47} \quad q_{эд} = \frac{q}{L n}$$

где: q - $H = 0,043$ м
максимальный расход воды на один отстойник, равный 0,153 м³/с

n - число треугольных вырезов на I п.м. водослива, равное 5

L - длина водослива, равная 52,75 м

Отметка ребра водослива принята 3,66

Отметка горизонта воды в отстойнике 3,703

2. Потери напора на резкий поворот струи на выходе из уширенной части конуса распределительного устройства в отстойник:

$$h = \zeta \frac{V^2}{2g} \quad h = 0,001 \text{ м}$$

где: ζ - коэффициент местного сопротивления для резкого поворота на 90° принятый равным 1,2

V - скорость в уширенной части конуса

$$V = \frac{q_{см}}{\omega} \quad 0,12 \text{ м/с}$$

где: $q_{см}$ - максимальный расчетный расход иловой смеси на один отстойник, равный 0,224 м³/с

I	2	3	4
---	---	---	---

ω - площадь поперечного сечения
уширенной части конуса $\varnothing 1500$,
равная 1,77 м²

3. Потери напора при выходе из подводящего
трубопровода $\varnothing 700$ в центральное распре-
делительное устройство отстойника

$$h = \zeta \frac{V^2}{2g} \quad h = 0,023 \text{ м}$$

где: ζ - коэффициент местного сопротив-
ления, ввиду сложного характера
движения воды при входе в цен-
тральное распределительное устрой-
ство принят ориентировочно, равным 1,5

V - скорость в подводящей трубе $\varnothing 700$
с площадью поперечного сечения
 $\omega = 0,385$ м², равная 0,55 м/с

4. Потери напора в переходе с $\varnothing 500$ на $\varnothing 700$

$$h = K \frac{(V_1 - V_2)^2}{2g} \quad h = 0,007 \text{ м}$$

где: K - коэффициент сопротивления для угла
конусности 23° (табл.80 стр.
297 справочник Н.Н.Павловского),
равный 0,5

V_1 - скорость в трубе $\varnothing 500$ с площадью
поперечного сечения $\omega = 0,196$ м²,
равная 1,08 м/с

V_2 - скорость в трубе $\varnothing 700$, равная 0,55 м/с

5. Потери напора на поворот 90° в отводе $\varnothing 500$

$$h = \zeta \frac{V^2}{2g} \quad h = 0,035 \text{ м}$$

где: ζ - коэффициент местного сопротивления
при радиусе закругления $R = 1,5 d$
(по кривым Кригера фиг.126-127 стр.300,
справочник Павловского Н.Н.),
равный 0,60

V - скорость в трубе $\varnothing 500$, равная 1,08 м/с

Альбом I

I 2 3 4

6. Потери напора на вход в трубу Ø 500

$h = \zeta \frac{V^2}{2g}$ $h = 0,030 \text{ м}$

где: ζ - коэффициент местного сопротивления (справочник Н.Н.Павловского стр.294) равный 0,5

V - скорость в трубе Ø 500, равная 1,08 м/с

7. Потери напора на трение по длине стального трубопровода Ø 700

$h = \ell \mathcal{J}$ $h = 0,005 \text{ м}$

где: ℓ - длина трубопровода 9 м

$\mathcal{J} = \left(\frac{nV}{R^{2/3}} \right)^2$ $\mathcal{J} = 0,0052$

где: \mathcal{J} - единичные потери на трение

n - коэффициент шероховатости, равный 0,013

V - скорость в трубопроводе, равная 0,55 м/с

R - гидравлический радиус трубопровода

$R = \frac{A}{4}$ $R = 0,175 \text{ м}$

8. Потери напора на трение по длине стального трубопровода Ø 500

$h = \ell \mathcal{J}$ $h = 0,031 \text{ м}$

где: ℓ - длина трубопровода, равная 9,8 м

\mathcal{J} - единичные потери напора на трение, при $R=0,125 \text{ м}$ $n=0,013$, $V=1,08 \text{ м/сек}$ $\mathcal{J} = 0,00315$

Сумма потерь $\Sigma h = 0,132 \text{ м}$

Горизонт воды в нижнем бьефе водослива с широким порогом распределительной чаши

3,835

9. Расчет водослива с широким порогом

Напор на водосливе:

$H = \left(\frac{q_{cm}}{m b_c \sqrt{2g}} \right)^{2/3}$ $H=0,4 \text{ м}$

Имя, № подл. Подпись и дата. Взам. инв. №

Альбом I

I	2	3	4
---	---	---	---

где: $q_{см}$ - максимальный расход иловой смеси на один отстойник, равный 0,224 м³/с

m - коэффициент расхода для водослива с широким порогом, принятый равным 0,35

b_c - эффективная ширина водослива
 $b_c = b - 0,1 n \epsilon H$ $b_c = 0,544$

где: b - ширина водослива, равная 0,6 м

n - число боковых сжатий, равное 2

ϵ - коэффициент формы береговых устоев, принятый равным 0,7

Отметка порога водослива принята 3,70

Горизонт воды в распределительной чаше (в верхнем бьефе водослива) 4,10

Условие незатопляемости водослива с широким порогом

$$h_n < h_{кр}$$

где: h_n - превышение горизонта воды в нижнем бьефе водослива над отметкой порога 0,135 м

$h_{кр}$ - критическая глубина на водосливе

$$h_{кр} = \sqrt[3]{\frac{q_{см}^2}{g}} \quad h_{кр} = 0,25 \text{ м}$$

Запас на водосливе: $Z = h_{кр} - h_n$ $Z = 0,115 \text{ м}$

Отводящая система отстойников

В данном разделе произведен гидравлический расчет только сборного кольцевого лотка отстойника. Гидравлический расчет отводящей системы, начиная от выпускного окна, отстойника № I и далее, производится при привязке проекта.

Лист № подл. Подпись и дата. Взам. инв. №

I

2

3

4

Расчет сборного кольцевого лотка отстойника

Ширина лотка 0,5 м. Расчет произведен в направлении, обратном движению воды. Наполнение в лотке перед входом в выпускное окно отстойника принято равным

Отметки в лотке перед выпускной камерой $0,22 \text{ м.}$ 3,45 3,23

I. Потери напора на трение по длине лотка:

$$h = 1,5 \ell \mathcal{J} \quad h = 0,066 \text{ м}$$

где: 1,5 - поправочный коэффициент на боковой слив струи их отстойника в лоток.

ℓ - половина длины кольцевого лотка, равная 27,5 м

\mathcal{J} - единичные потери на трение

$$\mathcal{J} = \left(\frac{n V}{R^{2/3}} \right)^2 \quad \mathcal{J} = 0,0016$$

где: n - коэффициент шероховатости, равный 0,0137

V - скорость в лотке перед выпускной камерой при $q = 0,077 \text{ м}^2/\text{с}$ и $\omega = 0,11$, равная 0,70 м/с

R - гидравлический радиус $R = \frac{B H}{B + 2H}$ $R = 0,117$

где: B - ширина лотка 0,5 м

H - наполнение в лотке перед выпускной камерой 0,22 м

2. Потери напора на создание скорости от $V_1 = 0$

$$\Delta h \text{ до } V_2 = 0,7 \text{ м/с} \quad h = \frac{V_2^2}{2g} \quad h = 0,025$$

Сумма потерь $z h = 0,091 \text{ м}$

Отметки в лотке, в точке диаметрально противоположной выпускной камере отстойника. 3,541 3,27

Запас на сводный излив струи водослива

$$z = 3,66 - 3,541 = 0,119 \text{ м}$$

Отводящая система возвратного активного ила

Гидравлический расчет системы возвратного активного ила от нижнего бьефа водослива иловой камеры и далее производится при привязке проекта. При этом максимальная отметка в нижнем бьефе водослива должна быть принята равной 2,66 м, т.е. на уровне крайнего нижнего положения ребра регулирующего водослива.

3. Строительные решения3.1. Конструктивная часть

Каждый отстойник из группы - открытый заглубленный цилиндрический резервуар высотой стен 4,0 м, диаметром 18,0 м.

Стены отстойника преднапряженные, рассчитаны на следующие случаи загрузки:

- 1/ отстойник заполнен жидкостью, но не обсыпан грунтом;
- 2/ отстойник пустой, обсыпан грунтом, временная нагрузка 1,0 тс/м² на призме обрушения.

Расчет выполнен в соответствии с указаниями СНиП 2.01.07-85, СНиП 2.03.01 - 84, СНиП 2.04.02-84.

Днище запроектировано монолитным железобетонным высотой 100 мм. По внешнему контуру днища выполнено опорное кольцо с лазом для установки стеновых панелей.

Днище рассчитано, как плита на упругом основании. На podpor грунтовых вод днище не рассчитано.

Стены из сборных железобетонных панелей ПСЦ-36-I по серии З.900-3 выпуск 5 с дополнительными закладными деталями (см. альбом IV).

Панели между собой соединяются арматурными накладками с закладными деталями с последующим замоноличиванием стыка цементно-песчаным раствором марки 300.

Соединение панелей с днищем шарнирное, с заливкой швов горячим битумом.

Преднапряжение оболочки производится или с применением навивочной машины или электротермическим способом.

Рабочая документация разработана для отстойника № I.

Отстойники №№ 2,3,4 отличаются от отстойника № I ориентацией, связанной с подводом технологических трубопроводов.

Распределительная чаша, иловая камера (4 шт.), камера ОВ выполнены из монолитного железобетона класса В I5.

В камерах предусмотрены технологические проемы, сальники для пропуска трубопроводов.

Все сооружения оборудованы лестницами или ходовыми скобами.

Жидкость в отстойнике оценивается как слабо агрессивная среда к металлическим конструкциям.

Все металлоконструкции огрунтовать грунтом ГФ-II9 на заводе-изготовителе, после монтажа окрасить эмалью ХВ-II3 за 2 раза.

3.2. Указания по предварительному напряжению стен оболочки отстойника

В строительной части проекта разработаны два варианта предварительного напряжения стен оболочки.

На листах 8-18 комплекта КЖ разработан первый вариант усиления стен оболочки навивкой проволоки периодического профиля диаметром 5 мм класса Вр-II навивочной машиной АНМ-5.

По данному варианту величина напряжений в напрягаемой арматуре контролируемая при натяжении арматуры равна 9775 кгс/см².

Стены отстойника в кольцевом направлении отнесены к первой категории трещиностойкости.

Работы по натяжению арматуры производить по ШПР.

На листах 19-24 разработан второй вариант усиления стен оболочки отстойника напряжением электротермическим методом кольцевой арматурой диаметром I6 мм класса А-V.

По второму варианту величина напряжений в напрягаемой арматуре контролируемая при натяжении арматуры равна 6558 кгс/см².

Применение того или иного способа определяет генподрядчик в зависимости от наличия оборудования.

3.3. Указания по производству работ

Под днищем отстойника прокладываются технологические трубопроводы. Не допускается нарушение сложение основания и подсыпки грунта в траншеях. После прокладки трубопроводов пазухи траншей заполняются бетоном.

Монтаж стеновых панелей начинать с панели ПСЦ-36-1/2, или ПСЦ-36-1/2э.

Панели устанавливаются на битумной мастике.

Устойчивость панелей обеспечивается подкосами.

Несколько стеновых панелей со сваренными закладными деталями и заделанными стыками образуют устойчивый блок; при этом часть подкосов можно снять.

Размеры такого блока могут быть определены в зависимости от величины скоростного напора ветра.

До навивки кольцевой арматуры бетон стыков должен набрать проектную прочность, а поверхность стен выровнена торкретом по цилиндрическому шаблону. Торкрет должен быть прочностью М 200.

После навивки проволоки производится торкретирование оболочки снаружи за 2 раза общим слоем 30 мм.

4. Электротехническая часть

В настоящем проекте разработаны чертежи электросилового оборудования, управления электроприводами механизмов, технологического контроля, ремонтного освещения группы 4-х вторичных отстойников.

Поскольку вторичные отстойники являются составной частью комплекса очистных сооружений и не имеют отдельного помещения, место установки низковольтного комплектного устройства (НКУ) и размещение измерительного блока сигнализатора уровня СУ-102 решается в комплексе и определяется при привязке проекта.

4.1. Электросиловое оборудование

Все электроприводы, установленные на технологическом оборудовании приняты асинхронными с короткозамкнутым ротором на напряжение 380В с прямым пуском. Для приема и распределения электроэнергии к токоприемникам и размещения аппаратуры управления проектом предусмотрено низковольтное комплектное устройство (НКУ), укомплектованное блоками управления нормализованной серии Б 5030. Для обеспечения электроприемников электроэнергией по I категории надежности электроснабжение НКУ принято двухсекционным с АВР. Подвод питания к электродвигателю илососа, расположенному на вращающейся ферме отстойника, осуществляется с помощью кольцевого токоъемника.

Прокладка кабеля предусмотрена в трубе, проложенной по днцу и внутри опоры отстойника (см.строительную часть проекта).

Наружная кабельная сеть в проекте выполнена в пределах группы из 4-х отстойников кабелями марок АВВГ, АКВВГ, КВВГ.

Внешние сети электроснабжения разрабатываются при привязке проекта.

4.2. Электроосвещение

В настоящем проекте разработана сеть ремонтного освещения отстойников. Наружное освещение промплощадки, занимаемой отстойниками, должно быть выполнено при проектировании комплекса очистных сооружений. Для обеспечения питания ремонтного освещения использованы ящики т.ЯТП - 0,25 с понижающими трансформаторами, установленные непосредственно у отстойников. По наружному борту отстойников предусмотрена установка дополнительных розеток для подключения ремонтного освещения.

4.3. Заземление

Заземление электрооборудования производится согласно ПУЭ и СН 102-76. Для системы заземления использовать металлические конструкции и нулевую жилу питающего кабеля, подключенную к нулевой шине щита. Нулевая шина НКУ наглухо подключается к внутреннему контуру заземления помещения, в котором установлено НКУ.

4.4. Управление и технологический контроль

Технологический контроль уровня активного ила в отстойниках выполнен с помощью многоточечного регулирующего устройства типа СУ-102, изготавливаемого заводом "Гориприбор". Устройство СУ-102 состоит из измерительного блока и четырех фотоэлектрических датчиков, установленных по одному в каждом отстойнике на глубине 0,7 м от дна отстойника. Длительность цикла опроса датчиков определяется в процессе эксплуатации. Место установки измерительного блока СУ-102 определяется при привязке проекта.

Поддержание заданного уровня активного ила в отстойниках обеспечивается автоматическим регулированием степени открытия и закрытия щитовых затворов на выпусках активного ила из отстойников.

Проектом предусмотрено местное и автоматическое управление щитовыми затворами.

Аппаратура местного управления установлена в ящиках IЯ. 4Я, расположенных непосредственно у отстойников. Выбор режима управления производится с помощью режимного ключа, установленного на НКУ.

Проектом предусмотрена возможность передачи общего сигнала "Авария на группе вторичных отстойников" на центральный диспетчерский пункт очистных сооружений.

5. Указания по привязке

5.1. Технологическая часть

В целях сокращения объема расчетов при выборе необходимого типоразмера и количества отстойников рекомендуется пользоваться табл. № 3.

В таблице № 3 дано рекомендуемое количество отстойников разных типоразмеров для унифицированного ряда производительностей очистных сооружений при продолжительности отстаивания 2 часа. Выбор того или иного варианта зависит от конкретных условий строительства сооружений и определяется путем соответствующих технико-экономических расчетов.

Таблица № 3

Диаметр отстойника в м	Производительность очистных сооружений в тыс.м ³ /сут. / м ³ в час							
	25	35	50	70	100	140	200	280
	1600	2400	3100	4300	6100	8500	12200	1700
18,0	4	6	8	11	16	-	-	-
24,0	-	4	4	6	9	12	18	-
30,0	-	-	3	4	6	8	11	16
40,0	-	-	-	-	3	4	5	8
50,0	-	-	-	-	-	2	3	4

При привязке типового проекта группу отстойников рекомендуется принять за основу компоновки любого количества отстойников. При привязке неполной группы, например, из 3 отстойников рекомендуется диаметры трубопроводов и распределительную чашу сохранить по типовому проекту без изменений, учитывая возможность последующего развития очистных сооружений.

5.2. Строительные решения

Группа отстойников разработана для площадок, сложенными сухими хорошо дренирующими грунтами. При плохо дренирующих грунтах рекомендуется устройство пластового и кольцевого дренажа. Подпор грунтовых вод на днище отстойника не допускается.

Основание под железобетонные трубы, стыки труб и необходимость обетонирования напорных участков решается при привязке проекта.

5.3. Электротехническая часть

При привязке электротехнической части проекта должно быть выполнено следующее:

- по данным проекта разработать проект внешнего электро-снабжения;
- заполнить блики на чертежах и в спецификациях;
- решить вопрос размещения НКУ и блока регулирования CV-102;
- определить необходимость передачи общего аварийного сигнала на ЦДП очистных сооружений.

ТЕХНИКО-ЭКОНОМИЧЕСКИЕ ПОКАЗАТЕЛИ

Наименование показателя, единица измерения	Значение показателя по:		
	проекту- аналогу ТП 902-2-346	заданию на раз- работку	рабо- чему проекту
I	2	3	4
Пропускная способность, тыс.м ³ /сутки	25	25	25
Затраты производства (себестоимость) на I м ³ сточной воды, руб.	0,03	-	0,03
Приведенные затраты на I м ³ /сточной воды руб.	32,62	-	32,62
Объем строительный м ³	4710	-	4710
Объем гидравлический, м ³	3792	-	3792
Сметная стоимость строительства, тыс.руб.	128,64	130,00	127,40
	руб./расч.ед.	33,90	33,60
в том числе: СМР, тыс.руб.	96,58	100,00	88,50
	руб./м ³	25,40	-
Трудоёмкость строитель- ства, ч/дн.	1703	-	1701
	чел.дн./расч.ед.	0,45	-
Расход строительных материалов:			
цемент, приведенный к М 400, т.	201,60	-	185,0
	руб./расч.ед.	0,053	0,049

Альбом I

	I	2	3	4
сталь, приведенная к классу А-I и Ст.3,	т	42,03	-	31,60
	р/расч.ед.	0,011	-	0,008
лесоматериалы, приведенные к круглому лесу,	м3	51,68	-	52,0
	м3/расч.ед.	0,014	-	0,014

За расчетную единицу принять I м3 гидравлического объема.

Име. № подл. Подпись и дата

Взам. инв. №

902-2-446.88

ПЗ

Лист

21