ТИПОВОЙ ПРОЕКТ

902-1-142.88

КАНАЛИЗАЦИОННАЯ НАСОСНАЯ СТАНЦИЯ ПРОИЗВОДИТЕЛЬНОСТЬЮ 120-660 м3/ч, НАПОРОМ 6-51 м ПРИ ГЛУБИНЕ ЗАЛОЖЕНИЯ ПОДВОДЯЩЕГО КОЛЛЕКТОРА 4,0 м

(СБОРНО-МОНОЛИТНЫЙ ВАРИАНТ)

АЛЬБОМ I

ПОЯСНИТЕЛЬНАЯ ЗАПИСКА СТР.2-32

Т-3019

gost.e-ecolog.ru

ТИПОВОЙ ПРОЕКТ

902-I-I42.88

КАНАЛИЗАЦИОННАЯ НАСОСНАЯ СТАНЦИЯ ПРОИЗВОДИТЕЛЬНОСТЬЮ I20-600 м3/ч, НАПОРОМ 6-5I м ПРИ ГЛУБИНЕ ЗАЛОЖЕНИЯ ПОДВОДЯЩЕГО КОЛЛЕКТОРА 4,0м (СБОРНО-МОНОЛИТНЫЙ ВАРИАНТ)

АЛЬБОМ I

ПЕРЕЧЕНЬ АЛЬБОМОВ

АЛЬБОМ I	ПЗ	Пояснительная записка
АЛЬБОМ 2	ТХ	Технология производства
	ВК	Внутренний водопровод и канализация
	ОВ	Отопление и вентиляция
АЛЬБОМ 3		Общие чертежи
	АР	Архитектурные решения
	КЖI	Конструкции железобетонные
	КМI	Конструкции металлические
АЛЬБОМ 4	КЖIИ	Изделия
	АРИ	Изделия
АЛЬБОМ 5		Подземная часть
	КЖ2	Конструкции железобетонные
	КМ2	Конструкции металлические
	КЖ2И	Изделия
АЛЬБОМ 6	ЭМ	Силовое электрооборудование
	АТХ	Технологический контроль
АЛЬБОМ 7	Н	Нестандартизированное оборудование
АЛЬБОМ 8	СО	Спецификации оборудования
АЛЬБОМ 9	ВМ	Ведомости потребности в материалах
АЛЬБОМ I0	С	Сметы. Общая часть
АЛЬБОМ II	С	Сметы. Подземная часть

Примененные типовые материалы:

Серия 7.902-4 Бак разрыва струи вместимостью I80 л.

Разработан проектным институтом
"Харьковский Водоканалпроект"

Распространитель ЦИТП *(Тбилисский филиал)*

Утвержден и введен в действие
Главным управлением проектирования СССР
протокол от 9.08.I988 г. № 53

Главный инженер института Г.А.Бондаренко

Главный инженер проекта В.С.Ялик

T-3019

ОГЛАВЛЕНИЕ

		Стр.
I.	Общая часть	4
2.	Технологические решения	5
3.	Внутренний водопровод и канализация	8
4.	Отопление и вентиляция	8
5.	Силовое электрооборудование. Технологический контроль	9
6.	Архитектурно-строительные решения	II
7.	Основные положения по производству работ	I3
8.	Нестандартизированное оборудование	28
9.	Технико-экономические показатели	29

№ альбома	Наименование раздела	Состав проектной документации	Нк = 4,0 м		Нк = 5,5 м			Нк = 7,0 м		
			Сборно-монолитный вариант	Монолитный вариант	Сборно-монолитный вариант		Монолитный вариант	Сборно-монолитный вариант		Монолитный вариант
			Открытый способ в сухих и мокрых грунтах		Открытый способ в сухих грунтах	Опускной способ в мокрых грунтах	Открытый способ в сухих и опускной способ в мокрых грунтах	Опускной способ в сухих и мокрых грунтах	"Сборная стена в грунте"	Опускной способ в сухих и мокрых грунтах
			902-I-I42.88	902-I-I43.88	902-I-I44.1.88	902-I-I44.2.88	902-I-I45.88	902-I-I46.1.88	902-I-I46.2.88	902-I-I47.88
I	ПЗ	Пояснительная записка	+	из тп (902-I--I42.88)	(из тп 902-I--I42.88)	(из тп 902-I--I42.88)	(из тп 902-I--I42.88)	(из тп 902-I--I42.88)	(из тп 902-I--I42.88)	(из тп 902-I--I42.88)
2	ТХ	Технология производства								
	ВК	Внутренний водопровод и канализация								
	ОВ	Отопление и вентиляция	+	(из тп 902-I--I42.88)	(из тп 902-I--I42.88)	(из тп 902-I--I42.88)	(из тп 902-I--I42.88)	(из тп 902-I--I42.88)	(из тп 902-I--I42.88)	(из тп 902-I--I42.88)
3		Общие чертежи								
	АР	Архитектурные решения								
	КЖI	Конструкции железобетонные	+	(из тп 902-I--I42.88)	(из тп 902-I--I42.88)	(из тп 902-I--I42.88)	(из тп 902-I--I42.88)	(из тп 902-I--I42.88)	(из тп 902-I--I42.88)	(из тп 902-I--I42.88)
	КМ	Конструкции металлические								
	КЖИ	Изделия	+	(из тп 902-I--I42.88)	(из тп 902-I--I42.88)	(из тп 902-I--I42.88)	(из тп 902-I--I42.88)	(из тп 902-I--I42.88)	(из тп 902-I--I42.88)	(из тп 902-I--I42.88)
4	АРИ	Изделия								
5		Подземная часть								
	КЖ2	Конструкции железобетонные								
	КМ2	Конструкции металлические								
	КЖИ2	Изделия	+	+	+	+	+	+	+	+
6	ЭМ	Силовое электрооборудование		(из тп 902-I--I42.88)	(из тп 902-I--I42.88)	(из тп 902-I--I42.88)	(из тп 902-I--I42.88)	(из тп 902-I--I42.88)	(из тп 902-I--I42.88)	(из тп 902-I--I42.88)
	АТХ	Технологический контроль	+							
7	Н	Нестандартизированное оборудование	+	(из тп 902-I--I42.88)	(из тп 902-I--I42.88)	(из тп 902-I--I42.88)	(из тп 902-I--I42.88)	(из тп 902-I--I42.88)	(из тп 902-I--I42.88)	(из тп 902-I--I42.88)
8	СО	Спецификации оборудования	+	(из тп 902-I--I42.88)	(из тп 902-I--I42.88)	(из тп 902-I--I42.88)	(из тп 902-I--I42.88)	(из тп 902-I--I42.88)	(из тп 902-I--I42.88)	(из тп 902-I--I42.88)
9	ВМ	Ведомости потребности в материалах	+	+	+	+	+	+	+	+
I0	С	Сметы. Общая часть	+	(из тп 902-I--I42.88)	(из тп 902-I--I42.88)	(из тп 902-I--I42.88)	(из тп 902-I--I42.88)	(из тп 902-I--I42.88)	(из тп 902-I--I42.88)	(из тп 902-I--I42.88)
II	С	Сметы. Подземная часть	+	+	+	+	+	+	+	+

Инв. № подл. | Подп. и дата | Взам. инв. №

Т-3019

Копировал

Формат А3

Т-3019 (1)

Альбом I

I. ОБЩАЯ ЧАСТЬ

Канализационная насосная станция предназначена для перекачки хозяйственно-бытовых и близких к ним по составу производственных невзрывоопасных сточных вод, имеющих нейтральную или слабощелочную реакцию.

В проекте применены изобретения:
"Способ подготовки поверхности опускного сооружения" по а.с. 718551;
"Тиксотропная рубашка" по а.с.566904 ;
"Раствор строительный"(КПДР) по а.с. 537972
"Канализационная насосная станция" по а.с.868016
"Способ возведения наружных стен заглубленных сооружений (стена в грунте) по а.с. 386068.

Технология, оборудование, строительные решения, организация производства и труда настоящего проекта соответствуют новейшим достижениям отечественной и зарубежной науки и техники и обладают патентной чистотой в отношении СССР по состоянию на 15 мая 1983г.

I.I. Условия и область применения

В проекте приняты следующие условия строительства:
расчетная зимняя температура наружного воздуха -минус 30°С;
скоростной напор ветра - для I географического района;
вес снегового покрова - для III географического района.

Типовой проект насосной станции разработан для применения по всей территории СССР, за исключением районов с вечномерзлыми, просадочными и пучинистыми грунтами оснований, районов с сейсмичностью выше 6 баллов; районов, подверженных карстообразованию и территорий, подрабатываемых горными выработками.

Грунты приняты двух типов - сухие и мокрые со следующими характеристиками:

Таблица I

Тип грунта	Нормативный угол внутреннего трения $\varphi^н$	Модуль деформаций нескальных грунтов E	Плотность грунта $\gamma^н$	Нормативное удельное сцепление $C^н$	Коэффициент пористости
Сухой	0,49 рад или 28°	I5 мПа или I50 кг/см2	I,8т/м3	2 кПа или 0,02 кг/см2	0,75
Мокрый	0,4 рад или 23°	I4 мПа или I40 кг/см2	I,8т/м3	23кПа или 0,23 кг/см2	0,75

Коэффициент безопасности по грунту принят $К_г^н$=I.

Расчетный уровень грунтовых вод принят на I,0 м ниже планировочной отметки в период эксплуатации.

Горизонт грунтовых вод в период строительства принят на 3,0 м ниже планировочной отметки.

Грунты, грунтовые и сточные воды не агрессивны по отношению к бетону на обычном портландцементе.

Насосная станция может располагаться как на территории промплощадки, так и на самостоятельной площадке в населенном пункте и вне его.

Насосная станция запроэктирована в автоматическом режиме без постоянно обслуживающего персонала.

Типовой проект разработан в соответствии с действующими нормами и правилами.

Главный инженер проекта В.С.Лялюк

Согласовано:
Гл. спец. ТО Литвинов
Гл. спец. ТО Гуманский
Гл. спец. ТО Кононенко

Инв. № подл. Т-3019 | Подп. и дата | Взам. инв. №

ГИП	Лялюк		
Нач.отд	Чмелев		
Гл.спец	Злотников		
Гл.спец	Обозная		
Гл.спец	Власенко		
Гл.спец	Бородин		
Гл.спец	Ясинов		
Гл.спец	Белакчрский		

ТП 902-I-I42.88-ПЗ

Пояснительная записка

Стадия	Лист	Листов
Р	I	

Госстрой СССР СВКП ХВКП

Копировал Формат А3

Т-3019 (1)

ЦИТП 58 10112

Альбом I

I.2. Общие положения

Глубина заложения подводящего коллектора принята 4,0; 5,5 и 7,0 м для монолитного и сборно-монолитного вариантов.

Отметка днища соответственно равна – 6,0; –7,5; – 9,0 в монолитном варианте и –6,0; –7,8 и –9,0 м в сборно-монолитном варианте.

Надземная часть прямоугольная, размерами в плане 9,0 х 9,0 м, высотой 4,5 м до низа плит покрытия.

В надземной части насосной станции расположены венткамера, санузел, душевая с преддушевой, монтажные площадки, место установки шкафа управления.

Подземная часть насосной станции разделена глухой водонепроницаемой перегородкой на 2 отсека, в одном из которых расположены приемный резервуар и помещение решеток в другом – машинный зал.

Во избежание затопления насосной станции на подводящем коллекторе устанавливается задвижка с электроприводом, управляемая автоматически от аварийного уровня в приемном резервуаре.

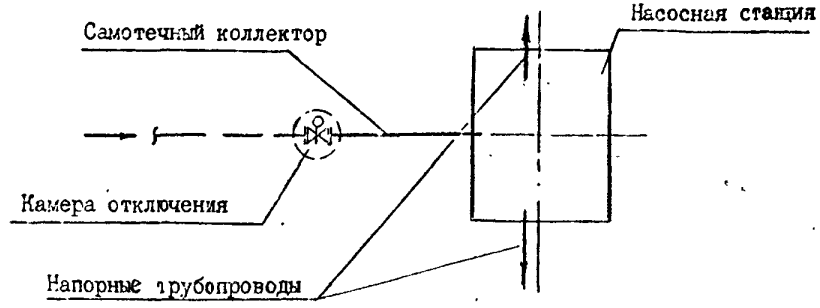
Проектирование камеры отключения в объем настоящего проекта не входит.

В объем данного проекта входят:

– участок самотечного коллектора от последнего колодца до насосной станции длиной I0,0 м;

– насосная станция, участки напорных трубопроводов в пределах границы монтажа.

Схема узла насосной станции приведена на рис.I



2. ТЕХНОЛОГИЧЕСКИЕ РЕШЕНИЯ

Производительность канализационной насосной станции с 3 насосами типа СД (2 рабочих и I резервный) составляет I20–660 м3/ч, что соответствует характеристике кривых устанавливаемых насосов в диапазоне от минимальной производительности одного насоса до максимальной производительности двух насосов.

За расчетную производительность насосной станции принята 300 м3/ч.

Производительность канализационной насосной станции необходимо уточнить при привязке проекта в соответствии с графиком совместной работы насосов и трубопроводов.

2.I. Приемный резервуар

Сточные воды поступают по подводящему коллектору в приемный резервуар.

Емкость приемного резервуара насосной станции принята конструктивно и составляет II7 м3, что соответствует ~ 20-минутной максимальной производительности одного из насосов.

Дно приемного резервуара имеет уклон i =0,I к приямку, в котором расположены воронки всасывающих трубопроводов.

Приемный резервуар оборудован устройством для взмучивания осадка. Подача воды на взмучивание регулируется вентилем.

Для смыва осадка со стен и днища резервуара предусмотрен поливочный кран, оборудованный рукавом резиновым с тканевым каркасом

Вода к поливочному крану подается из системы гидроуплотнения сальников насосов марки СД.

Спуск в приемный резервуар осуществляется через специальный люк по ходовым скобам.

Инв. № подл. | Подп. и дата | Взам. инв. №
Т-3019

Привязан

Инв. №

ТП 902–I-I42.88-ПЗ

Лист 2

Копировал

Формат А3

ЦИП 51 10112

2.2. Помещение решеток

В помещении решеток устанавливаются две решетки механизированные унифицированные РМУ-1Б (1 рабочая, 1 резервная) максимальной пропускной способностью 833 м3/ч и дробилка молотковая Д-3б для дробления отбросов производительностью 300-600 кг/ч.

На подводящих каналах перед унифицированными решетками предусмотрена установка щитовых затворов, после решеток-деревянных шандоров.

Решетка РМУ-1Б с прозорами между прутьями 16 мм оборудована подвижной механической граблиной.

Граблина периодически снимает отбросы, задержанные решеткой, поднимает их и сбрасывает на загрузочный лоток.

Отбросы сортируются вручную и смываются водой к дробилке.

Разбавление отбросов к дробилке и смыв их с загрузочного лотка осуществляется водой от напорного трубопровода станции. Измельченные отбросы сбрасываются в приемный резервуар, а не подлежащие дроблению накапливаются в ведре.

Для монтажа и демонтажа решеток и дробилки в надземной части предусмотрена таль ручная передвижная грузоподъемностью 1 т (для Нк=7,0 и 5,5 м) или таль электрическая грузоподъемностью ТЭ100-5210-01 г/п 1т с высотой подъема груза 12м (для Нк=7,0 м).

2.3. Машинный зал

В машинном зале размещаются основные технологические насосы марки СД (2 рабочих, 1 резервный, 1 хранится на складе), насос марки ВК (1 рабочий, 1 резервный хранится на складе) для подачи воды на уплотнение сальников основных технологических насосов, дренажные насосы "ГНОМ" 10-10 (1 рабочий, 1 резервный).

Техническая характеристика устанавливаемых насосов приведена в таблице 2.3.1.

Насос марки СД монтируется с электродвигателем на общей плите, входящей в объем поставки завода-изготовителя и устанавливается под заливом. Работа насосов автоматизирована в зависимости от уровня сточных вод в приемном резервуаре.

Предусмотрены два диаметрально противоположных выхода напорного трубопровода из насосной станции.

На напорном трубопроводе каждого насоса устанавливаются обратные клапаны между задвижкой и насосом. К каждому насосу предусмотрена отдельная всасывающая труба, задвижки приняты с ручным управлением.

Автоматическое включение насосов марки СД и их работа осуществляется при открытых задвижках на всех трубопроводах. Закрываются задвижки только на время производства ремонтных работ.

При невключении или аварийной остановке любого рабочего насоса, а также при аварийном уровне сточных вод в приемном резервуаре, предусмотрено автоматическое включение резервного насоса.

Диаметры всасывающих и напорных трубопроводов приняты в соответствии с производительностью насоса СД и допустимыми СНиПом скоростями движения сточных вод: во всасывающих трубопроводах - 0,6÷1,0 м/с, в напорных - 1,0 ÷ 2,0 м/с.

Для уменьшения износа валов основных насосов предусмотрено гидравлическое уплотнение сальников водопроводной водой, подаваемой насосом марки ВК под давлением, превышающим давление, развиваемое основным насосом на 0,3 ÷ 0,5 кгс/см2, расход воды на каждый насос составляет не менее 1,5 м3/ч.

Для обеспечения разрыва струи, подаваемой из сети хозяйственно-питьевого водопровода на технические нужды, установлен бак разрыва струи емкостью 180 л.

Для сбора воды от мытья полов и аварийных проливов предусмотрен сбросной лоток, заканчивающийся приямком. Для откачки воды из приямка, а также в случае затопления насосных агрегатов при аварии в пределах машинного зала, предусматривается установка насосов "ГНОМ" 10-10, работающих в автоматическом режиме.

Для монтажа и демонтажа насосов с электродвигателями и производства ремонтных работ в машинном зале предусмотрено: - в надземной части - таль электрическая ТЭ 100-5212О-01 г/п 1 т с высотой подъема груза 12 м; - в подземной части - кран ручной грузоподъемностью 1т.

Альбом I

Таблица 2.3.I

Марка насоса	Диапазон производительности л/с	Напор, Н м	Драб. колеса мм	Тип эл.двигателя	Мощность N квт	Частота n об/мин	Вес агрегата кг	Насос на гидроуплотнение							Примечание
								Марка насоса	Производительн л/с	Напор Н м	Тип эл.двигателя	Мощность квт	Частота об/мин	Масса кг	
СД I60/45	2I,4-44,4-47,8	5I-45-43	388	4А200М4УЗ	37	I450	745	ВК2/26	3,0	55	4АI00L4	4,0	I450	83	
СД I60/45а	I8,9-40,0-43,06	42,5-36-34,5	358	4АI80М4УЗ	30	I450	665	ВК2/26	3,0	45	4АI00S4	3,0	I450	77	
СД I60/45б	I6,7-35,6-38,3	35-30-29	338	4АI80S4УЗ	22	I450	645	ВК2/26	3,0	42	4АI00S4	3,0	I450	77	
СД 250/22,5	30,6-69,4-90,3	27,5-22,5-I9,5	295	4А200М4УЗ	37	I450	725	ВК2/26	3,0	35	4АI00S4	3,0	I450	77	
СД 250/22,5а	27,8-62,5-80,6	22,5-I8,5-I6	272	4АI80М4УЗ	30	I450	760	ВК2/26	3,0	30	4АI00S4	3,0	I450	77	
СД 250/22,5б	25-56,9-72,2	20-I6-I4	260	4АI80S4УЗ	22	I450	620	ВК2/26	3,0	25	4АI00S4	3,0	I450	77	
СД I60/I0	2I,I-44,4-54,I7	I2-I0-9	297	4АI60S6УЗ	II	960	420	ВКI/I6	3,0	I8	4АХ80В4	I,5	I450	64	
СД I60/I0а	I8,9-40,3-48,6	I0,6-8,3-7,6	275	4АI60S6УЗ	II	960	490	ВКI/I6	3,0	I5	4АХ80В4	I,5	I450	64	
СД I60/I0б	I7,2-37,5-44,4	8,6-7,2-6,7	267	4АI32М6УЗ	7,5	960	375	ВКI/I6	3,0	I2	4АХ80В4	I,5	I450	64	
СМI50-I25-3I5/4	30,6-55,6-72,2	34,5-3I,5-29	3I5	4А200L4УЗ	45	I450	7I5	ВК2/26	3,0	40	4АI00S4	3,0	I450	77	
СМI50-I25-3I5а/4	26,4-48,6-63,9	28,5-26,5-24,5	295	4А200М4УЗ	37	I450	675	ВК2/26	3,0	35	4АI00S4	3,0	I450	77	
СМI50-I25-3I5б/4	22,8-40,3-54,2	22,5-20,5-I9	270	4АI80М4УЗ	30	I450	600	ВК2/26	3,0	30	4АI00S4	3,0	I450	77	
										Дренажный насос:					
								"ГНОМ"I0	I0	I0	-	I,I	2880	22	

Инв. № подл. | Подп. и дата | Взам. инв. №

Т-3019

Привязан

Инв. №

ТП 902-I-I42..88-I3

Лист 4

Копировал

Формат А3

Т-3019 (1)

ЦИТП 51 10112

Альбом I

3. ВНУТРЕННИЙ ВОДОПРОВОД И КАНАЛИЗАЦИЯ

Вода для хозяйственно-питьевых и производственных нужд канализационной насосной станции подается от внутриплощадочной сети по одному вводу диаметром 50 мм и подводится к санитарным приборам, баку разрыва струи, узлу управления системы теплоснабжения, к поливочному крану, к душевой, к водоводяному подогревателю.

Ввод водопровода в здание и внутренние сети водопровода запроектированы из труб полиэтиленовых высокой плотности Ø 15-50 мм (ГОСТ 18599-83).

Нормы водопотребления и напоры перед санитарными приборами приняты в соответствии со СНиП 2.04.01-85.

Устройство противопожарного водопровода для канализационной насосной станции при II степени огнестойкости здания и категории производства "Д" не требуется.

Расчетный расход на хоз.питьевые нужды - 0,3 л/с; на производственные нужды - 0,83 л/с.

Необходимый напор на вводе в здание - 10 м.

Для поливки территории и зеленых насаждений установлен поливочный кран.

Стоки от санитарных приборов сбрасываются непосредственно в приемный резервуар .

Сети внутренней канализации выполнены из пластмассовых канализационных труб и фасонных частей (ГОСТ 22689.0-77 - ГОСТ 22689.20-77).

4. ОТОПЛЕНИЕ И ВЕНТИЛЯЦИЯ

Проект отопления и вентиляции разработан для климатического района с наружной температурой - 30°С.

Термические сопротивления ограждающих конструкций приняты:

Наименование помещений	Наименование ограждающих конструкций	Термическое сопротивление м2 . °С/Вт
Производственные помещения	Стены из керамического пустотного кирпича б=380 мм γ=1300 кг/м³, λ = 0,58 Вт (м°С)	0,830
	Кровля - утеплитель пенобетон γ=500 кг/м³ λ=0,205 Вт (м°С); б= 150 мм	0,950

Теплоносителем для системы отопления и теплоснабжения служит перегретая вода с параметрами 150-70°С, получаемая от наружной тепловой сети.

Потеря напора в здании насосной станции составляет (для $t_н$ =-30°С 5000 Па (500 кгс/м2).

Система отопления запроектирована горизонтальная однотрубная проточная.

В качестве нагревательных приборов приняты конвекторы "Аккорд".

Внутренние температуры в отапливаемых помещениях приняты: в венткамерах и производственных помещениях +5°С, санузел +16°С.

Вентиляция запроектирована: вытяжная, механическая - из-под перекрытия приемного резервуара; общеобменная механическая в машзале из условия ассимиляция тепловыделений; местная от укрытия дробилки в душевой и санузле предусмотрена естественная вытяжка дефлектором, приток через решетки преддушевой, во всех остальных помещениях по кратностям в соответствии со СНиП 2.04.03-85, СНиП II-92-76, СНиП 2.04.05-86.

В проекте принят следующий режим работы вентиляционных систем:

а) приточные установки: П1 - круглый год;
П2 - только летом

б) вытяжные установки: ВЕ1, ВЕ1, В2 - круглый год;
В3 - только летом

Проектом предусмотрено применение воздуховодов, изготовленных индустриальным способом из кровельной и тонколистовой стали, согласно СНиП 3.05.01-85. Выхлопные воздуховоды вытяжных систем в местах пересечений кровли и выше выполняются из тонколистовой стали б = 1,4 мм.

Для накладки вентиляционных систем в воздуховодах проектом предусматривается установка лючков со заглушками.

Монтаж систем и оборудования вентиляции производится в соответствии с указаниями СНиП 3.05.01-85.

Проектом предусмотрено:

Инв.№ подл. | Подп. и дата | Взам. инв.№ | Т-3019

Привязан

Инв.№

ТП 901-1-142.88-ПЗ

Лист 5

Формат А3

Т-3019(1)

а) дистанционное управление с комплектного устройства приточными и вытяжными установками П1, П2, В1, В2, В3;

б) сигнализация при аварийном отключении электродвигателей установок;

в) защита калорифера системы П1 от замораживания;

г) АВР вентиляторов П1, В1, В2.

Мероприятия пунктов а,б,в выполнены в разделе проекта марки ЭМ.

После монтажа сантехнических устройств все отверстия в строительных конструкциях должны быть тщательно заделаны.

Воздуховоды приточных систем, нагревательные приборы и отопительные трубопроводы окрасить снаружи масляной краской 2 раза.

Воздуховоды вытяжных систем окрасить изнутри и снаружи эпоксидной шпатлевкой ЭП0010 в 3 слоя.

Системы отопления и вентиляции после монтажа отрегулировать на заданную проектом производительность.

Производительность вентиляционных систем на схемах воздуховодов показана расчетная, а в характеристике отопительно-вентиляционного оборудования с учетом подсосов и утечек в сети.

5. СИЛОВОЕ ЭЛЕКТРООБОРУДОВАНИЕ. ТЕХНОЛОГИЧЕСКИЙ КОНТРОЛЬ

5.1. Общая часть

Настоящий раздел разработан на основании технологической, санитарно-технической и строительной частей проекта.

В объем проекта входит силовое электрооборудование, электроосвещение и технологический контроль насосной станции.

Внешнее электроснабжение, телефонная связь и диспетчерская сигнализация в данном проекте не рассматриваются и решаются при привязке проекта.

Работа насосной станции предусматривается без постоянного обслуживающего персонала.

5.2. Электроснабжение и силовое электрооборудование

Электроснабжение насосной станции предусматривается напряжением ~380/220В:

- по двум рабочим вводам - для насосных станций, относящихся к потребителям первой и второй категории по надежности электроснабжения согласно ПУЭ;
- по одному вводу - для насосных станций, относящихся к потребителям третьей категории по надежности электроснабжения согласно ПУЭ.

При двух рабочих вводах оба рассчитываются на максимальную нагрузку.

Расчетные электрические нагрузки в зависимости от мощности электродвигателей насосов перекачки стоков приведены в "Общих указаниях" комплекта чертежей марки ЭМ.

Ввиду незначительной потребности мощности конденсаторных установок (менее 75 кВ.Ар) компенсация реактивной мощности в насосной станции не предусматривается.

Для распределения электроэнергии и управления электроприводами в зависимости от категории надежности электроснабжения и мощности электродвигателей насосов перекачки стоков проектом приняты шкафы управления, серийно выпускаемые Донецким энергозаводом:

Ш5915 (с двумя вводами) и Ш5914 (с одним вводом) при мощности электродвигателей 7,5... 30 кВт;

Ш5920 (с двумя вводами) и Ш5919 (с одним вводом) при мощности электродвигателей 37 и 45 кВт.

Шкафы Ш5914 и Ш5915 - одностороннего обслуживания, Ш5919 и Ш5920 - двухстороннего.

На шкафах управления устанавливается аппаратура управления и сигнализации, а также счетчики активной энергии и приборы для измерения тока и напряжения.

В шкафах Ш5915 и Ш5920 шины секционированы на три секции.

В нормальном режиме предусматривается раздельная работа вводов на I и II секции шин.

Инв. № подл. | Подп. и дата | Взам. инв. №

Т-3019

Привязан

Инв. №

ТП 902-I-142.88-ПЗ

Лист 6

Копировал

Формат А3

Т-3019 (1)

ЦИТП 51 10112

Альбом I

Для обеспечения работы двух насосов перекачки стоков, дренажных насосов и насоса гидроуплотнения, а также задвижки на подводящем коллекторе в случае исчезновения напряжения на одном из вводов, токоприемники третьей секции автоматически подключаются к той секции шин, на которой имеется напряжение.

Шкафы Ш5914 и Ш5919 имеют одну общую систему шин.

Напряжение силовой сети принято 380В, цепей управления - 220 В переменного тока.

Проектом предусматривается следующий объем автоматизации:

I. АВР оперативного тока и автоматическое подключение Ш секции к I и II секции шин (для варианта с двумя вводами).

2. Автоматическая работа насосов перекачки сточных вод и гидроуплотнения в зависимости от уровня сточных вод в приемном резервуаре.

3. Автоматическое включение резервного насоса перекачки сточных вод при аварийном уровне в приемном резервуаре.

4. Автоматическая работа дренажных насосов в зависимости от уровней стоков в дренажном приямке.

5. Дистанционное управление всеми вентсистемами со шкафа управления.

6. АВР вентиляторов вентсистем П1, В1,В2.

7. Автоматическое закрытие аварийной задвижки на подводящем коллекторе при переполнении приемного резервуара или затоплении машинного зала и приоткрытие ее на производительность одного насоса при снижении стоков в резервуаре или снятии блокировки после ликвидации затопления машинного зала.

8. Автоматическое отключение всех насосов (кроме дренажных) при затоплении машинного зала насосной станции.

9. Защита калорифера приточной вентсистемы П1 от замораживания.

I0. Аварийно-технологическая сигнализация на шкафу управления.

Предусматривается возможность выдачи нерасшифрованного аварийного сигнала, а также сигнала о затоплении машзала насосной станции на диспетчерский пункт или в любое другое помещение с постоянным обслуживающим персоналом.

Для всех насосов предусматривается местное управление для опробования.

Пояснения к схемам управления приведены на соответствующих чертежах в альбоме 6.

Аппараты местного управления насосами устанавливаются на блоках управления, изготавливаемых в МЭЗ.

Распределительная сеть выполняется кабелями марок АВВГ и АКВВГ необходимых сечений.

Прокладка кабелей выполняется по стенам на конструкциях, в полу - в трубах.

Проемы в стенах для прохода кабелей, а также трубы для прокладки кабелей в полу и закладные детали для крепления электромонтажных конструкций предусмотрены в строительной части проекта.

Чертежи прокладки электрических сетей, заземления, электроосвещения и задания МЭЗ разработаны Новосибирским проектно-технологическим бюро ВНИИпроектэлектромонтаж Минмонтажспецстроя СССР с максимальным использованием изделий заводов ГЭМ и мастерских электромонтажных заготовок и обеспечивают поставку на объект крупноблочного комплектного электрооборудования, индустриализацию электромонтажных работ путем переноса большей их части в МЭЗ, а также выполнение электромонтажных работ за один заезд и сокращение времени монтажа на объекте.

5.3. Электроосвещение

Проектом предусматривается общее рабочее и аварийное освещение на напряжение ~ 220В, а также ремонтное освещение на напряжение I2В.

Сети рабочего и аварийного освещения питаются от осветительных щитков.

Сеть ремонтного освещения питается от понижающего трансформатора ~ 220/I2В, встроенного в ящик ЯТП-0,25/У3.

Освещенность помещений принята согласно СНиП П-4-79. Расчет произведен методом удельной мощности.

В качестве источника света приняты лампы накаливания общего назначения.

Групповая осветительная сеть во всех помещениях выполнена кабелем АВВГ открыто по стенам с креплением скобами.

Инв. № подл. Т-3019 | Подп. и дата | Взам. инв. №

Привязан

Инв. №

ТП 902-I-I42.88-ПЗ

Лист 9

Копировал

Формат А3

Т-3019 (1)

Альбом I

5.4. Зануление

Для защиты персонала от поражения электрическим током при повреждении изоляции проектом предусматривается зануление.

Связь глухозаземленной нейтрали питающих трансформаторов с нулевой шиной шкафа управления осуществляется с помощью нулевых жил или оболочек питающих кабелей.

К нулевой шине шкафа управления в двух местах присоединяется магистраль зануления, к которой в свою очередь присоединяется все электрооборудование и металлоконструкции, подлежащие занулению.

В качестве магистрали зануления в подземной части насосной станции используется арматура железобетонных конструкций с установкой на последних закладных деталей для присоединения корпусов электрооборудования и металлоконструкций.

В надземной части насосной станции в качестве магистрали зануления используются обрамление канала, подкрановые пути, а также специально проложенные отрезки полосовой стали.

5.5. Технологический контроль

Объем технологического контроля обеспечивает автоматическую работу насосной станции без постоянного обслуживающего персонала.

Проектом предусматривается контроль и измерение следующих параметров:

- давления в напорных патрубках насосов перекачки стоков и напорных водоводах;
- давления-разрежения во всасах насосов перекачки стоков;
- уровней в приемном резервуаре, баке разрыва струи и дренажном приямке;
- температуры воздуха перед калорифером и воды в трубопроводе обратного теплоносителя.

Монтажные чертежи приборов технологического контроля и проводок разработаны с учетом максимального применения индустриальных методов производства монтажных работ и изделий номенклатуры Главмонтажавтоматики.

Защита от засорения приборов измерения давления в напорных патрубках насосов перекачки стоков и в напорных водоводах осуществляется мембранными разделителями, которые изготавливаются заказчиком по чертежам марки Н.

6. АРХИТЕКТУРНО-СТРОИТЕЛЬНЫЕ РЕШЕНИЯ

6.I. Общие сведения

Здание насосной станции по огнестойкости относится ко II степени (СНиП 2.04.03-85, СНиП 2.04.02-84).

Класс ответственности здания - II.

Производственные процессы в насосной станции относятся:

а) по степени пожарной опасности технологического процесса - к категории "Д".

б) по зрительным условиям работы к УШВ разряду (СНиП II-4-79*).

Здание, отапливаемое, внутренняя температура помещений соответствует требованиям технологического процесса.

Относительная влажность помещений 50-60%.

6.2. Объемно-планировочные решения

Надземная часть насосной станции прямоугольная в плане с размерами в осях 9,0x9,0 м и высотой 4,5 м до низа плит покрытия.

Подземная часть круглая в плане диаметром 9,0 м, как в сборно-монолитном варианте, так и в монолитном.

Глубина заложения подводящего коллектора принята 4,0; 5,5 и 7,0 м.

Отметка верха днища соответственно равна -6,0; -7,5 и -9,0 м в монолитном варианте и -6,0; -7,8 и -9,0 м в сборном варианте.

В надземной части насосной станции расположены монтажные площадки, венткамера, санузел, душевая, предусмотрено место установки шкафа управления.

Подземная часть насосной станции разделена глухой водонепроницаемой перегородкой на 2 отсека, в одном из которых расположены приемный резервуар и помещение решеток, [illegible] в другом - машинный зал.

Стены надземной части выполняются из керамического пустотелого эффективного кирпича γ =I300 кгс/м3 марки I00 (ГОСТ 530-80) на растворе марки 25. Перегородки толщиной I20 мм выполняются на растворе марки 50 с укладкой горизонтальной арматуры 2 Ø5 AI через 5 рядов

Инв. № подл. | Подп. и дата | Взам. инв. № | Т-3019

Привязан

Инв. №

ТП 902-I-I42..88-ПЗ

Лист 8

Копировал

Формат А3

Т-3019 (1)

ЦИТП 51 1012

кладки по всей длине.

Кладка внутренних стен и перегородок во всех помещениях, кроме венткамер, ведется впустошовку с последующей штукатуркой, в вентпомещениях – с подрезкой швов.

При кладке кирпичных стен в откосах дверных и оконных проемов, а также проемов для жалюзийных решеток, заложить антисептированные деревянные пробки размером 250x120x65 (h) на высоте 300 мм от низа проема и выше через 600 мм с 2-х сторон для крепления коробок и жалюзийных решеток, но не менее 2-х с каждой стороны.

Гидроизоляция стен на отм. -0,030 выполняется из цементно- песчаного раствора состава I:2 толщиной 30 мм.

Кровля плоская, невентилируемая, совмещенная с покрытием. Состав кровли см.альбом 3, чертежи марки АР.

Вокруг здания устраивается асфальтовая отмостка δ =25 мм шириной I,0 м по плотно утрамбованному щебеночному основанию.

Лицевые поверхности кирпичной кладки фасадных стен выполняются из отборного кирпича с чистыми поверхностями и четкими ровными гранями, с соблюдением правильной перевязки швов. Кладка ведется с расшивкой швов валиком.

Цокольная часть, карниз и пилоны оштукатурить "набрызгом" цементно-песчаным раствором состава I:3, а откосы дверных и оконных проемов оштукатуриваются без "набрызга".

Откосы оконных и дверных проемов окрашиваются известковой краской.

Нижние откосы оконных проемов покрываются оцинкованной кровельной сталью.

6.4. Внутренняя отделка

Все столярные изделия окрашиваются масляной краской за 2 раза по грунту из олифы.

Рекомендации по внутренней отделке помещений и устройству полов приведены в альбоме 3 на листах марки АР.

6.5. Конструктивные решения

Покрытие насосной станции выполнено из сборных плит размером 3,0 x 6,0 м по ГОСТ 22701.0-77^{X}... ГОСТ 22701.2-77^{X}, которые опираются на железобетонные подушки в наружных кирпичных стенах, и из плит 0,5 x 3,0 м по серии ПК-01-88.

Перекрытие на отм.-0,030 м – сборно-монолитное железобетонное с опиранием его обвязочных балок на стены подземной части.

Подземная часть насосной станции имеет круглую в плане форму, разделена железобетонной перегородкой по всей высоте и выполнена в двух вариантах – монолитном и сборно-монолитном.

При выполнении подземной части в сборно-монолитном варианте стены ее приняты из сборных унифицированных железобетонных стеновых панелей по серии 3.902.I-I0 вып.0 и I с клиновидным и шпоночным стыком или из панелей,выполненных с использованием универсальной оснастки этой серии. Прямоугольное сечение этих панелей обуславливает конфигурацию наружных стен в плане в виде многоугольника, описанного вокруг окружности диаметром 9,0 м.

Для повышения водонепроницаемости монолитных железобетонных конструкций приемного резервуара применена торкретштукатурка цементным раствором, для сборных – окраска двумя слоями эпоксидной смолы ЭД-20.

Замоноличивание стыков панелей подземных стен производится в соответствии с указаниями серии 3.902.I-I0 вып.0 бетонами и растворами, приготовляемыми на НЩ и РЩ.

6.6. Основные расчетные положения

Конструкции надземной части насосной станции приняты или рассчитаны на виды нагрузок и воздействий в соответствии с требованиями СНиП 2.0I.07-85 "Нагрузки и воздействия".

Конструкции подземной части насосной станции, выполненные в монолитном или сборно-монолитном вариантах рассчитаны на виды нагрузок и воздействий, принятые и определенные в соответствии с требованиями:

– СН 476-75 "Инструкции по проектированию спускных колодцев, погружаемых в тиксотропной рубашке" при условии, что работы в мокрых грунтах будут осуществляться с водопонижением в песках и с водоотливом в суглинках;

Альбом I

Инв. № подл. | Подп. и дата | Взам. инв. №

Т-3019

Привязан

Инв. №

ТП 902-I-I42.88-ПЗ

Лист 8

Копировал

Формат А3

Т-3019 (1)

– Руководства по проектированию стен сооружений и противофильтрационных завес, устраиваемых способом "стена в грунте".

Расчет железобетонных конструкций произведен в соответствии с требованиями СНиП 2.03.01-84 "Бетонные и железобетонные конструкции". Статический расчет подземной части произведен на силовые воздействия от наиболее невыгодных сочетаний нагрузок на период строительства и с учетом пространственной работы конструкций с использованием вычислительного комплекса ППП АПЖЕК-87 на ЭВМ ЕС-ЭВМ1035, при коэффициенте [illegible] жесткости основания К=3 кг/см^3 для мокрых грунтов.

6.7. Защита строительных конструкций от коррозии

Защита строительных конструкций от коррозии принята в соответствии с главой СНиП 2.03.11-85 "Защита строительных конструкций от коррозии".

В помещении резервуара насосной станции все необетонируемые стальные закладные и соединительные изделия железобетонных конструкций защищаются эпоксидной шпатлевкой ЭП-0010 в 4 слоя.

Все металлоконструкции, за исключением ездовых поверхностей монорельсовых и крановых путей, окрашиваются эмалью ПФ115 за 2 раза по одному слою грунта ГФ-021, нанесенному на очищенную от ржавчины поверхность. Сварные швы и участки закладных изделий в процессе монтажа конструкций после приварки к ним соединительных изделий должны быть очищены от окалины, обезжирены и окрашены эмалью ПФ-115 в 2 слоя по 1 слою грунта ГФ-021.

Наружные поверхности стен подземной части насосной станции, находящиеся в зоне грунтовых вод, окрашиваются раствором КПЦР в соответствии с авторским свидетельством № 537972.

7. ОСНОВНЫЕ ПОЛОЖЕНИЯ ПО ПРОИЗВОДСТВУ РАБОТ

В настоящем проекте подземная часть насосной станции запроектирована с заглублением коллектора 4,0; 5,5 и 7,0 м круглая диаметром 9,0 м в монолитном и сборно-монолитном вариантах.

По методам строительства предусмотрены следующие варианты:

1. Нк=4,0 м – подземная часть в монолитном и сборно-монолитном вариантах, открытый способ в сухих и мокрых грунтах.

2. Нк=5,5 м – монолитный и сборно-монолитный варианты, открытый способ в сухих грунтах и опускной в мокрых грунтах.

3. Нк=7,0 м – сборно-монолитный, опускной в сухих и мокрых грунтах "стена в грунте" в сборно-монолитном варианте, в сухих и мокрых грунтах.

4. Нк=7,0 м – монолитный вариант, в сухих и мокрых грунтах, опускной способ.

7.1. Открытый способ производства работ

Земляные работы

При открытом способе производства работ разработка котлованов выполняется с уширением по диаметру на 0,3 м в сухих грунтах и на 1,5 м в мокрых грунтах из условий производства работ.

С целью применения кранов минимальной грузоподъемности для выполнения всего комплекса строительно-монтажных работ при сборно-монолитном варианте предусматривается устройство монтажных полок.

Растительный грунт срезается бульдозером 96 кВт (130 л.с.) и перемещается в кучи. Окученный растительный грунт грузится экскаватором на автотранспорт и вывозится на 1 км в отвал. Разработка котлованов производится экскаватором на автотранспорт с отвозкой всего грунта также на 1 км и последующей подвозкой в обратную засыпку.

Если позволяют габариты строительной площадки, то грунт для обратной засыпки целесообразно складировать в непосредственной близости от котлована в пределах рационального перемещения его бульдозером. Объемы грунта отвозимого за пределы площадки и складируемого непосредственно на площадке, устанавливаются в соответствии с "балансом земляных масс", разрабатываемых при привязке проекта.

Добор грунта после экскаваторных работ, ввиду ограниченных размеров котлована по дну производится вручную, а на монтажных полках – бульдозером.

При строительстве подземной части в мокрых грунтах способ осушения котлована решается при привязке проекта с учетом конкретных гидрогеологических условий. Открытый водоотлив рекомендуется применять в суглинистых грунтах при небольших коэффициентах фильтрации,

Взам. инв. №

Подп. и дата

Инв. № подл. Т-3019

Привязан

Инв. №

ТП 902-1-142.88-ПЗ

Лист 10

Копировал

Формат А3

Т-3019 (1)

ЦИТП 51 10112

а глубинное водопонижение – в несвязных грунтах по специальному проекту.

Открытый водоотлив из котлована осуществляется путем устройства кольцевой дренажной траншеи глубиной 0,6 м с уклоном не менее 0,03 в сторону приямков.

Дренажные траншеи и приямки при необходимости засыпаются щебнем. Откачка воды производится центробежными насосами, установленными у приямков.

Бетонные и монтажные работы.

Бетонная смесь на площадку строительства доставляется автосамосвалами, в случае расположения бетонного завода в радиусе до I5 км, или автобетоносмесителями при расположении завода на расстоянии более I5 км.

При бетонировании днища при открытом способе строительства из транспортных средств бетонная смесь перегружается в бадьи, а затем краном подается на участок бетонирования, либо непосредственно из автосамосвалов выгружается в вибробункеры и по виброжелобу подается в днище. Днище бетонируется непрерывно в один слой сразу на проектную толщину ввиду небольших его габаритов.

При монолитном варианте насосной станции бетонная смесь для устройства стен из опрокидных бадей подается на площадки лесов, а затем по лоткам непосредственно в опалубку. При этом арматура и одна из сторон опалубки выставляются на всю высоту, а вторая – наращивается по мере бетонирования.

Подача бетона в днище сборно-монолитных и в стенах монолитных насосных станций при открытом способе строительства подземной части производится кранами МКА-6,3 г/п 6,3 т и ДЭК I6I г/п I6 т перемещающимися на тех же отметках, что и краны монтирующие стеновые панели.

Бетонная смесь в стены укладывается ярусом высотой не более 2 м, а в ярусах – слоями по 0,2 – 0,25 м.

Рекомендуется применять для укладки бетонной смеси автобетононасосы, которые конструктивно приспособлены к работе в комплекте с автобетоносместителями.

Уплотнение бетонной смеси в днище производится глубинными электровибраторами типа ИВ-66, а заглаживание верхнего слоя – поверхностными типа ИВ-2А. Уплотнение бетонной смеси в стенах производится глубинными вибраторами типа ИВ-I9.

При сборно-монолитном варианте монтаж стеновых панелей начинается после устройства монолитного железобетонного днища и достижения им не менее 70% проектной прочности.

Монтаж стеновых панелей насосной станции при Нк=4,0 м в сухих грунтах выполняется краном ДЭК-I6I, перемещающимся по полкам на отметке – 2,65 м и тем же краном перемещающимся по полкам на отметке –3,65 мм в сухих грунтах при Нк=5,5м и Нк=7,0 м.

Монтаж стеновых панелей подземной части насосной станции при Нк=4,0 м в мокрых грунтах производится с полки на отметке – 2,65 м крачом ДЭК-25I.

Монтаж перегородок осуществляется краном ДЭК-25I после обратной засыпки пазух котлована.

Монтаж панелей перегородок подземной части насосных станций в мокрых грунтах выполняется краном МКГ-25БР г/п 245 кн (250 та) или со специально сделанного на дно котлована съезда краном грузоподъемностью I6 тн. Стеновые панели подземной части насосной станции устанавливаются в пазы днища и раскрепляются жесткими монтажными подкосами (по 2 подкоса на I панель).

Монтажные подкосы соединяются с панелью при помощи струбцин, а с днищем – при помощи арматурных петель, закладываемых в днище при его бетонировании.

Вертикальные стыки между стеновыми панелями (шпоночного типа) замоноличиваются механизированным способом в соответствии с "Рекомендациями по замоноличиванию стыков шпоночного типа в сборных железобетонных водосодержащих элементах", разработанными ЦНИИ Промзданий.

Обратная засыпка пазух котлована выполняется после замоноличивания вертикальных стыков между стеновыми панелями.

Грунт в обратной засыпке послойно уплотняется катками 45-60 т и пневматическими трамбовками на расстоянии I м от стен по периметру подземной части насосной станции. (Степень уплотнения грунта должна быть не менее Ку=0,95.

При обратной засыпке пазух котлована в мокрых грунтах, во избежание всплытия подземной части, производится водоотлив из дренажного приямка устраиваемого в днище подземной части насосной станции.

Инв. № подл. Т-3019 | Подп. и дата | Взам. инв. №

Привязан

Инв. №

ТП 902-I-I42.86-ПЗ

Лист 11

Копировал

Формат А3

Т-3019 (1)

После устройства перегородки, монолитного пояса и перекрытия на отм.0.000, колодец заполняется водой до отм.-3,0 и осуществляется ст строительство надземной части насосной станции.

По окончании строительства надземной части вода из колодца откачивается, тампонируется патрубок дренажного приямка и осуществляется монтаж технологического оборудования.

При строительстве насосной станции открытым способом в мокрых несвязных грунтах при Нк=4,0 м с водопонижением скважинами, следует предусмотреть уширение фундаментной плиты за пределы наружных стен до I,0 м, что позволит отключить водопонижение после устройства перегородки и обратной засыпки, тем самым снизятся расходы на водопонижение и на строительство насосной станции в целом.

7.2. Опускной способ производства работ

При строительстве подземной части насосной станции опускным способом в тиксотропной рубашке в первую очередь выполняется пионерный котлован на глубину 2,5 м от планировочной отметки. Разработка грунта в пионерном котловане производится экскаватором с погрузкой на автосамосвалы и отвозкой грунта в отвал на расстояние I км.

При разработке грунта на глубину превышающую паспортную необходимо выполнить соответствующую перепасовку канатов на грейферных лебедках.

В пионерном котловане по наружному периметру колодца устраивается железобетонное кольцо форшахты.

По внутреннему периметру также устраивается временное железобетонное основание на песчано-щебеночной подушке, состоящее из отдельных опор, на которых монтируется колодец.

Монтаж панелей и перегородок колодца насосной станции при Нк=5,5 и 7,0 м ведется гусеничным краном МКГ-25 БР г/п 25 т.

После монтажа панелей производится удаление опор временного основания из-под ножа колодца.

Во избежание неравномерности посадки колодца на песчано-щебеночную подушку, удаление деревянных опорных стоек необходимо производить одновременно взрывным способом с перебивкой их шнуровыми зарядами.

Снятие колодца с опорных устройств производится только после достижения прочности бетона последнего стыка не менее 100% от проектной.

Вертикальные стыки между стеновыми панелями (шпоночного типа) замоноличиваются механизированным способом в соответствии с "Рекомендациями по замоноличиванию стыков шпоночного типа в сборных железобетонных водосодержащих элементах", разработанными ЦНИИ Промзданий.

Вертикальные клиновидные стыки между стеновыми панелями омоноличиваются методом торкретирования с инвентарных подмостей и лесов.

Набрызг бетонной смеси в стык выполняется в три слоя. Заделка клиновидных стыков осуществляется в соответствии с рекомендациями, изложенными в серии 3.902-I-I0.

Перед началом торкретирования поверхность стыков очищается от грязи, пятен и наплывов бетона пескоструйным аппаратом и промывается водой.

Омоноличенный стык должен в течение трех суток обильно смачиваться водой через каждые I-3 часа в зависимости от температуры и влажности окружающего воздуха. При монолитном варианте бетонирование стен колодца ведется аналогично открытому способу строительства.

Разработка песчаного и суглинистого грунтов I и II группы в колодце осуществляется экскаватором, оборудованным грейфером (2-х и 3-х челюстным), а суглинистый грунт III группы - при помощи грейфера долота.

Для обеспечения разработки грунта на глубину более 6 м необходимо произвести соответствующую дополнительную перепасовку канатов на грейферных лебедках.

На полосе шириной I м по периметру ножа опускного колодца грунт разрабатывается вручную, с перекидкой его под ковш экскаватора-грейфера. Весь грунт грузится на автосамосвалы и отвозится в отвал на расстояние I км.

При строительстве в мокрых грунтах выполняется их осушение открытым водоотливом или глубинным водопонижением. Способ осушения решается при привязке проекта с учетом конкретных гидрогеологических условий стройплощадки.

В проекте принят открытый водоотлив центробежным насосом производительностью 40 м3/ч. Насос устанавливается на специальной площадке, подвешенной на высоте до трех метров от низа ножа колодца. При

Инв. № подл. | Подп. и дата | Взам. инв. №

Т-3019

Привязан

Инв. №

ТП 902-I-I42..88-ПЗ

Лист 12

Копировал

Формат А3

Т-3019 (1)

погружении колодца в несвязных грунтах подача тиксотропного раствора производится в нижнюю зону рубашки по инъекционным трубам диаметром 32 мм перфорированным в нижней части, которые крепятся с помощью хомутов, привариваемых к закладным деталям и арматуре стыков с наружной стороны колодца.

С целью уменьшения сил трения опускного колодца о грунт при недостаточной его массе, ножевую часть, при необходимости, покрывают антифрикционной обмазкой. В случае искривления колодца в процессе опускания выравнивание его производится при помощи низкочастотных вибропогружателей типа ВП-3 или путем подработки грунта с высокой зависшей стороны. При этом под нож опережающей стороны стенки колодца подводятся подкладки.

При погружении колодца в связных грунтах, подачу тиксотропного раствора возможно производить непосредственно за форшахту.

После погружения, колодца до проектной отметки производится тампонаж полости тиксотропной рубашки и устройство монолитного днища. Тампонаж производится путем закачки в полость растворонасосом С0-49 цементно-песчаного раствора.

При бетонировании днища в нем устраивается временный зумпф с патрубком для откачки грунтовых вод. Водоотлив производится в течение всего периода строительства как подземной, так и надземной части. К моменту откачки воды из опускного колодца прочность бетона днища должна составлять не менее 100% от проектной.

При строительстве в несвязных грунтах водопонижение производится до окончания монтажа перекрытия на отметке 0,000 и устройства обратной засыпки пионерного котлована.

Затем колодец заполняется водой до отметки - 3,0 м, а после строительства надземной части вода откачивается и производится монтаж технологического оборудования.

В этом случае затопление колодца можно производить при достижении бетоном днища прочности не менее 30% от проектной.

К моменту откачки воды из опускного колодца (ранее затопленного для пригрузки) прочность бетона должна составлять не менее 100% от проектной.

После выполнения обратной засыпки с нее устраиваются монолитные обвязочные балки по которым краном г/п 98 кН (10 т) монтируются плиты перекрытия.

Для примыкания подводящего коллектора к подземной части насосной станции, выполненной опускным способом, разрабатывается комбинированная траншея на длину 5-6 м - верхняя часть в откосах, и нижняя на глубину 3 м под защитой деревянного шпунтового ограждения.

Для производства электромонтажных работ внутри колодца устраиваются подмости на которых устанавливаются лестницы - стремянки.

Приемный резервуар насосной станции должен быть испытан на водонепроницаемость (герметичность).

Испытание приемного резервуара насосной станции построенной открытым способом производится как емкостного сооружения в соответствии со СНиП 3.05.04-85 п.7.31-7.34.

При строительстве подземной части насосной станции опускным способом гидравлическое испытание приемного резервуара производится по величине убыли в нем за сутки, в соответствии с п.7.32-7.33, а также визуальным осмотром поверхности разделительной стенки, обращенной к машзалу.

Одним из вариантом строительства подземной части насосной станции из сборного железобетона в мокрых грунтах при глубине подводящего коллектора 7,0 м является метод "стена в грунте".

Для обеспечения прочности и устойчивости сооружения, а также устойчивости стечок рекомендуется следующий порядок производства работ:

- устройство пионерного котлована;
- по контуру траншеи сооружается железобетонная форшахта, защищающая верх траншеи от обрушения. При применении форшахты из сборных плит в целях предотвращения ее от разрушения при перемещении по ней штангового экскаватора она должна опираться на песчаное основание, а плиты между собой сварены закладными деталями с заделкой стыков;
- штанговым экскаватором от рывается глубиной на 150-200 м глубже проектного положения панелей траншея шириной 600 м по контуру сооружения. Траншеи разрабатываются захватами длиной каждая не более трех-четырех стеновых панелей (6-8 м). Одновременно траншея заполняется глинистой суспензией на 50 мм ниже верха форшахты;
- в заполненную глинистым раствором траншею опускается первая стеновая панель и выверяется ее положение как в плане, так и по высоте, а затем при помощи инвентарных направляющих устанавливаются

Альбом I

Инв. № подл. Т-3019 | Подп. и дата | Взам. инв. №

Привязан

Инв. №

ТП 902-I-142.88-83

Лист 15

Копировал

Формат А3

Т-3019 (1)

еще 2-3 стеновые панели. Все стеновые панели подвешиваются на форшахте при помощи двутавров в отверстия, предусмотренные в стеновых панелях;

– временно закрепляют панели в проектном положении путем подачи методом ВПМ на высоту не менее 1,0 в обе пазухи панелями и стенками траншеи;

– верхний конец панели, снабженный выпусками арматуры приваривается к форшахте траншеи;

– полость между внутренней поверхностью стеновых панелей и внутренней стенкой траншеи заполняется песчано-гравилистой смесью, вытесняя глинистую суспензию и переливая ее в соседнюю захватку;

– наружная полость между стеновыми панелями и наружной стенкой траншеи заполняется цементно-песчаным раствором (тампонаж) подаваемым по инъекционным трубам диаметром 50/60 мм, длина которых равна глубине траншеи;

– открывается траншея для следующей захватки из трех-четырех стеновых панелей и цикл повторяется в том же порядке;

– после монтажа всех стеновых панелей, заанкерования их приваркой к форшахте, тампонажа пазухи начинается разработка грунта во внутреннем контуре сооружения на глубину 1,8 м. По мере разработки грунта производится омоноличивание стыков стеновых панелей;

– после заделки всех стыков на глубину 1,8 м, выемка грунта продолжается еще на захватку равную 1,8 м с заделкой стыков и т.д.

Заделка клиновидных стыков панелей производится бетоном на мелком заполнителе крупностью до 20 мм слоями по 40-50 мм при помощи бетон-шприц машины типа БМ-60 в строгом соответствии с требованиями СНиП III-15-76 "Правила производства и приемки работ. Бетонные и железобетонные конструкции монолитные" раздел 8.

Разработка грунта внутри колодца и устройство траншей для подводящего коллектора производится способом, аналогичным при опускном методе строительства. Несоблюдение приведенной выше очередности ведения работ может повлечь за собой разрушение либо потерю устойчивости отдельных стеновых панелей и всего колодца в целом.

7.3. Строительство надземной части насосной станции

Строительство надземной части и монтаж оборудования производится механизмами, имеющимися у строительной организации, выбор которых решается при привязке проекта.

Кирпичная кладка ведется с инвентарных лесов, монтаж плит покрытия выполняется автомобильным или гусеничным стреловым краном г/п 98 кН (10 т).

7.4. Производство работ в зимнее время

Основание, на которое укладывается бетонная смесь и метод ее укладки должны исключать возможность замерзания бетона на стыке с основанием. Если основанием служат пучинистые грунты, то сразу после разработки и зачистки котлована основание должно быть утеплено. В случае промерзания основания оно должно быть отогрето до положительной температуры на глубину не менее 50 см и защищено от промерзания перед укладкой бетона.

Для проведения работ в зимнее время с применением тиксотропного раствора и глинистых суспензий необходимо:

а) утеплить склады глины, глинопорошков, помещения для глиносмесителей, растворо-насосы и трубопроводы;

б) глину перед употреблением измельчить и пропарить острым паром;

в) употреблять для затворения воду подогретую до температуры 20-30°С;

г) в случае перерыва в работе, система трубопровода должна быть освобождена от глинистого раствора и промыта водой.

В качестве мероприятий, предотвращающих примерзание колодцев к грунту в случае вынужденных перерывов в опускании, следует применять: устройство с наружной стороны по периметру стен кольцевого воротника из древесных опилок, соломенных матов; электроподогрев или паропрогрев грунта в зоне кольца шириной до 1 м на глубину до 1,5 – 2,0 м и более в зависимости от температуры и категории грунта; насыщение грунта, окружающего верхнюю часть колодца водным раствором поваренной соли и др.

Производство работ в зимнее время разрешается при соблюдении следующих условий:

а) под перемычки устанавливаются временные стойки на клиньях;

б) не допускаются перегрузки на плиты покрытия от снега и строительных материалов;

в) не разрешается возведение перегородок толщиной I20 способом замораживания без раскрепления на период оттаивания;

г) штукатурка и облицовка стен в помещениях выполняется после оттаивания и отвердения кладки;

7.5. Техника безопасности при строительстве

Все строительно-монтажные работы по подземной и надземной частям насосной станции должны выполняться в соответствии с требованиями СНиП III-4-80 "Техника безопасности в строительстве". Интенсивность разработки грунта, а также расчетные зоны опирания должны обеспечивать равномерное и симметричное оседание колодца. Запрещается разрабатывать связные грунты более чем на I м ниже кромки ножа. Для предотвращения возможности наплыва несвязных грунтов в полость опускаемого колодца необходимо, чтобы его нож был заглублен в грунт на 0,5-I,0 м.

При разработке подвижных грунтов с водоотливом или при наличии прослойки таких грунтов выше ножа колодца должны быть предусмотрены меры по обеспечению быстрой эвакуации людей на случай внезапного прорыва грунта и затопления колодца.

По внутреннему периметру колодца должны быть устроены защитные козырьки. При непрерывном водоотливе необходимо обеспечить аварийный резерв водоотливных средств. При дополнительном пригружении колодца сверху необходимо предусматривать меры безопасности для работающих внизу.

П Е Р Е Ч Е Н Ь

рекомендуемой оснастки, инвентаря, приспособлений, машин и механизмов для строительства опускного колодца из монолитного железобетона

№№ пп	Наименование	Тип или ГОСТ	Количество
I	Кран гусеничный	МКА-6,3	I
2	Экскаватор оборудованный грейфером $V_к$=0,5 м3	Э-5015А	I
3	Бульдозер	ДЗ-53	I
4	Строп двухветвевой	-	I
5	Вибробадья (бункер)	ГОСТ 21807-76	I
6	Вибратор глубинный	ИВ-66	2
7	Инвентарные леса	ГОСТ 24258-80	компл.
8	Лестница-стремянка	-	2
9	Трансформатор сварочный	СТН-500	I
I0	Электрододержатель	ЭД-2	2
II	Щетки стельные	-	2
I2	Ножницы для резки проволоки	-	I
I3	Лопата подборочная	ГОСТ 3620-63	3
I4	Лопата штыковая	-"-	2
I5	Ведро для эмульсии	-	2
I6	Кабель сварочный	ПРГ	50м
I7	Скребок для очистки опалубки	-	2
I8	Отвес	-	I
I9	Топор плотничный	А-2	3
20	Вибратор поверхностный	ИВ-2А	4
2I	Уровень строительный	УС-2-700	I
22	Дом стальной монтажный	ДМ-20	4
23	Рейка гладилка	ГБК-	2
24	Компрессор	КС-9	I
25	Шланг резиновый	-	50 м
26	Оборудование для глинорастворного узла	-	I компл.

Инв. № подл. 7-3019 | Подп. и дата | Взам. инв. №

Привязан

Инв. №

ТП 902-I-I42.88-ПЗ

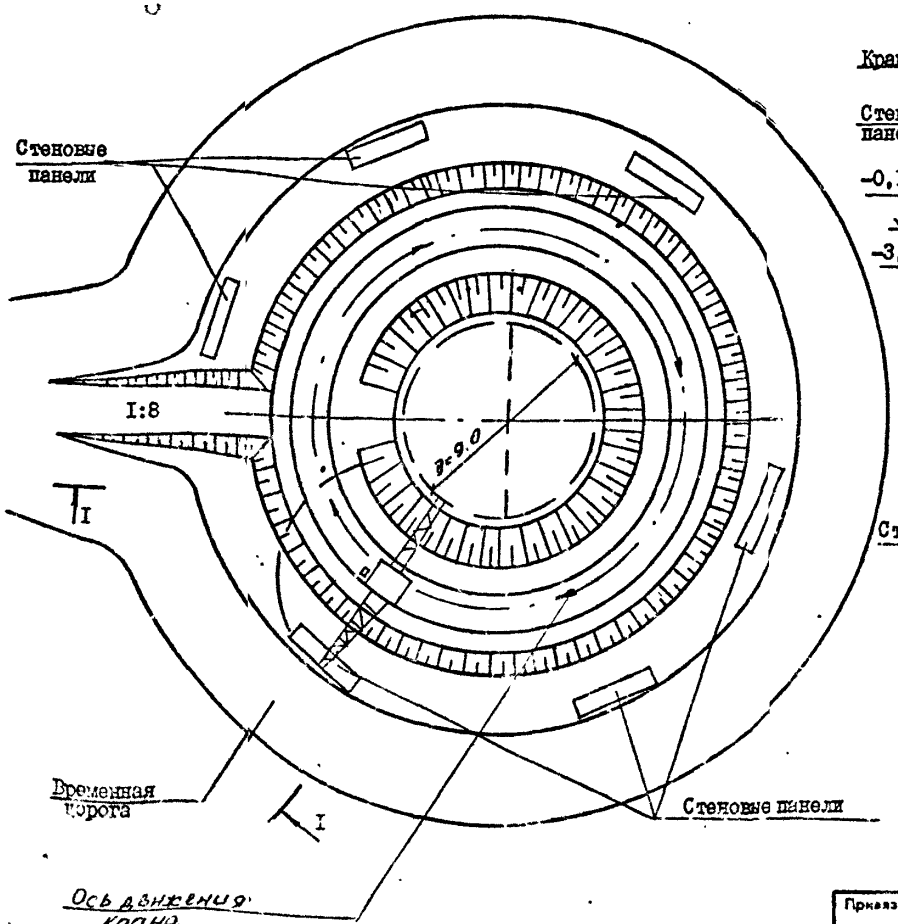
Лист 15

Копировал

Формат А3

Альбом I

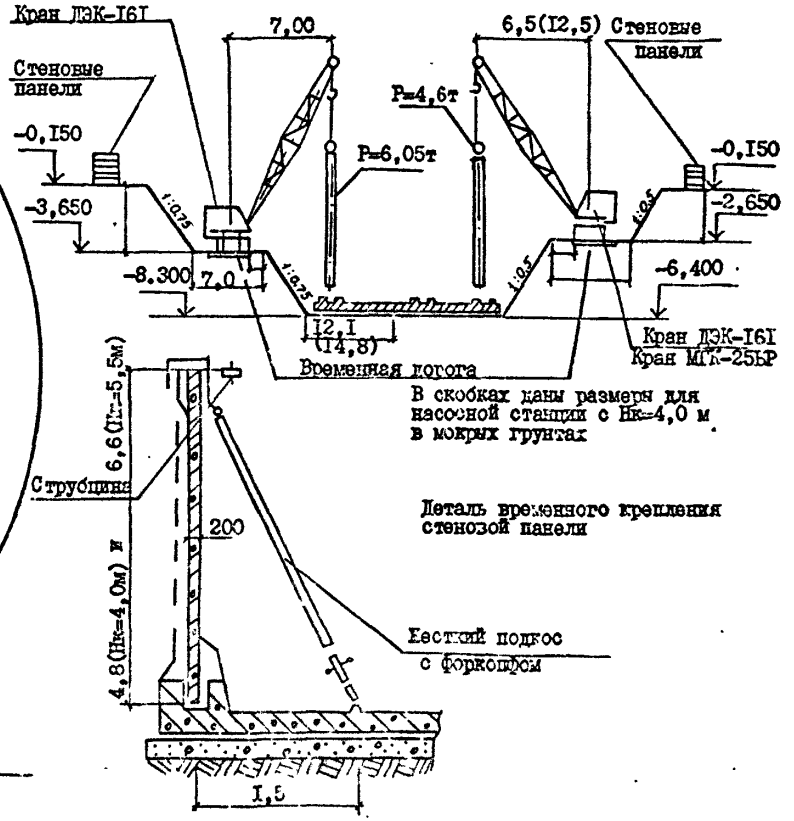
СХЕМА МОНТАЖА, НАРУЖНЫХ СТЕНОВЫХ ПАНЕЛЕЙ ПРИ СТРОИТЕЛЬСТВЕ СБОРНО-МОНОЛИТНОЙ ПОДЗЕМНОЙ ЧАСТИ НАСОСНОЙ СТАНЦИИ В ОТКРЫТОМ КОТЛОВАНЕ ПРИ Нк= 4,0м В СУХИХ И МОКРЫХ ГРУНТАХ И ПРИ Нк=5,5т В СУХИХ ГРУНТАХ



РАЗРЕЗ I-I

при Нк= 5,5м в сухих грунтах

при Нк= 4,0 м в сухих и мокрых грунтах



В скобках даны размеры для насосной станции с Нк=4,0 м в мокрых грунтах

Деталь временного крепления стеновой панели

Инв. № подл.	Подп. и дата	Взам. инв. №
Т-3019		

Привязан

Инв. №

ТП 902-I42.88-ПЗ

Лист I6

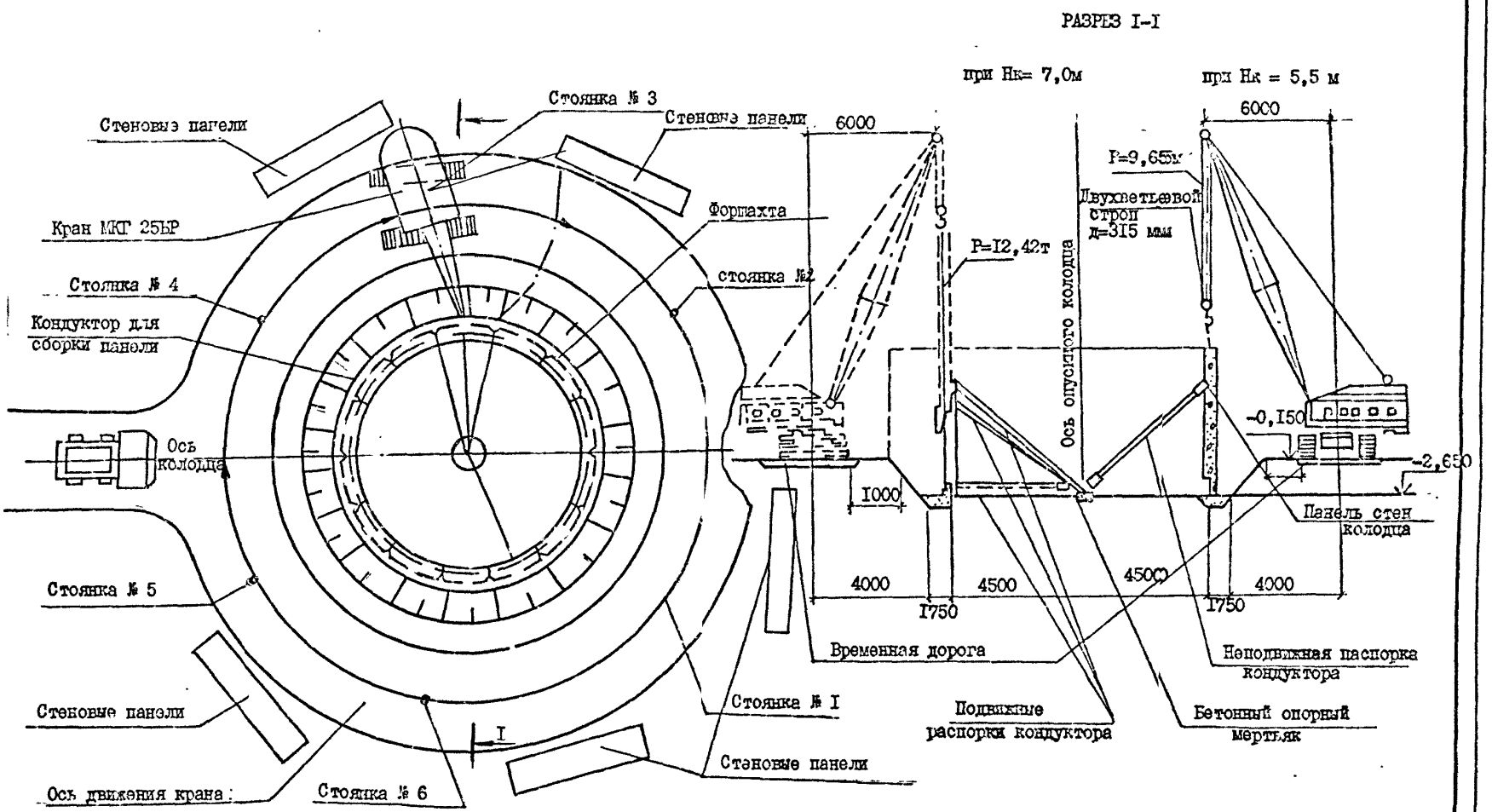
Копировал

Формат А3

Т-3119 (1)

ЦИПП 51 10112

СХЕМА МОНТАЖА СТЕНОВЫХ ПАНЕЛЕЙ ОПУСКНОГО КОЛОДЦА
ПОДЗЕМНОЙ ЧАСТИ НАСОСНОЙ СТАНЦИИ ПРИ Нк=5,5 м и 7,0м



Инв. № подл. | Подп. и дата | Взам. инв. №
Т-3019

Привязан

Инв. №

ТП 902-I42.88-ИЗ

Лист I2

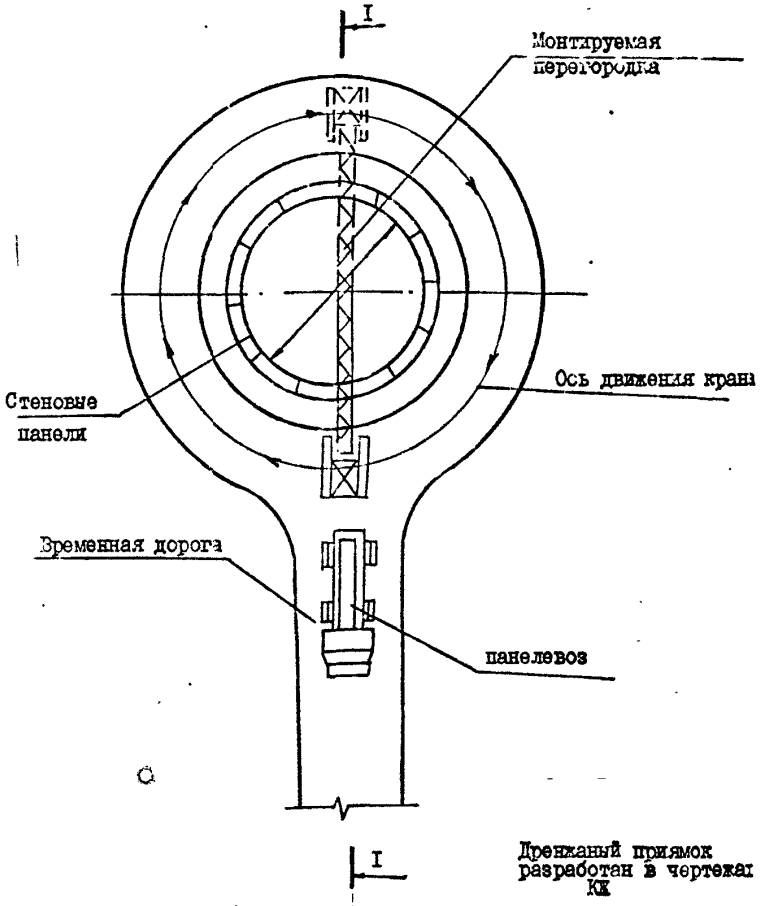
Копировал

Формат А3

Т-3013 (1)

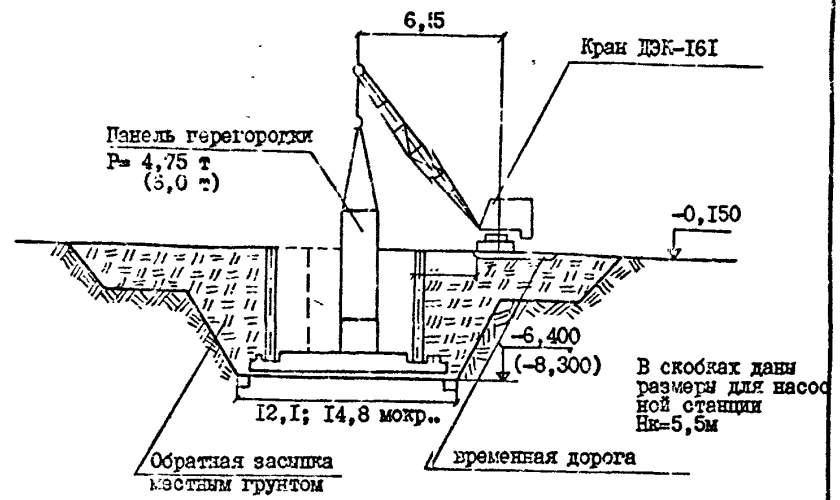
Альбом I

СХЕМА МОНТАЖА ПАНЕЛЕЙ ПЕРЕГОРОДОК ПРИ СТРОИТЕЛЬСТВЕ СБОРНО-МОНОЛИТНОЙ ПОДЗЕМНОЙ ЧАСТИ НАСОСНОЙ СТАНЦИИ В ОТКРЫТОМ КОТЛОВАНЕ ПРИ Нк= 4,0м В СУХИХ И МОКРЫХ ГРУНТАХ И ПРИ Нк=5,5м – В СУХИХ ГРУНТАХ

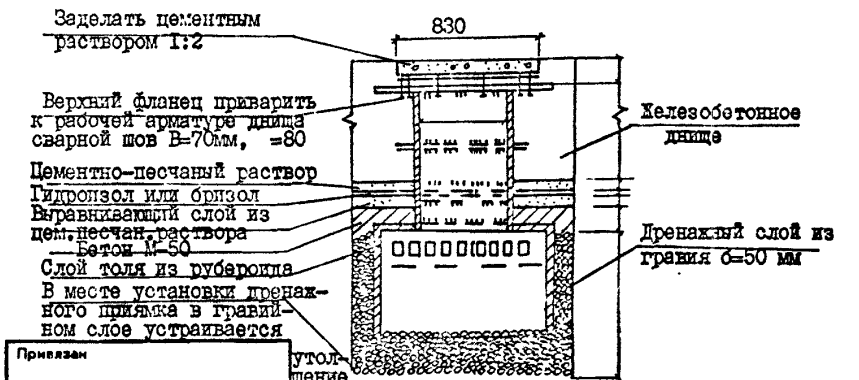


Дренажный приямок разработан в чертежах КЖ

РАЗРЕЗ I-I



ДЕТАЛЬ УСТРОЙСТВА ДРЕНАЖНОГО ПРИЯМКА



Привязан			
Инв. №			

ТП 902-I.42.88-ПЗ

Лист I8

Копировал

Формат А3

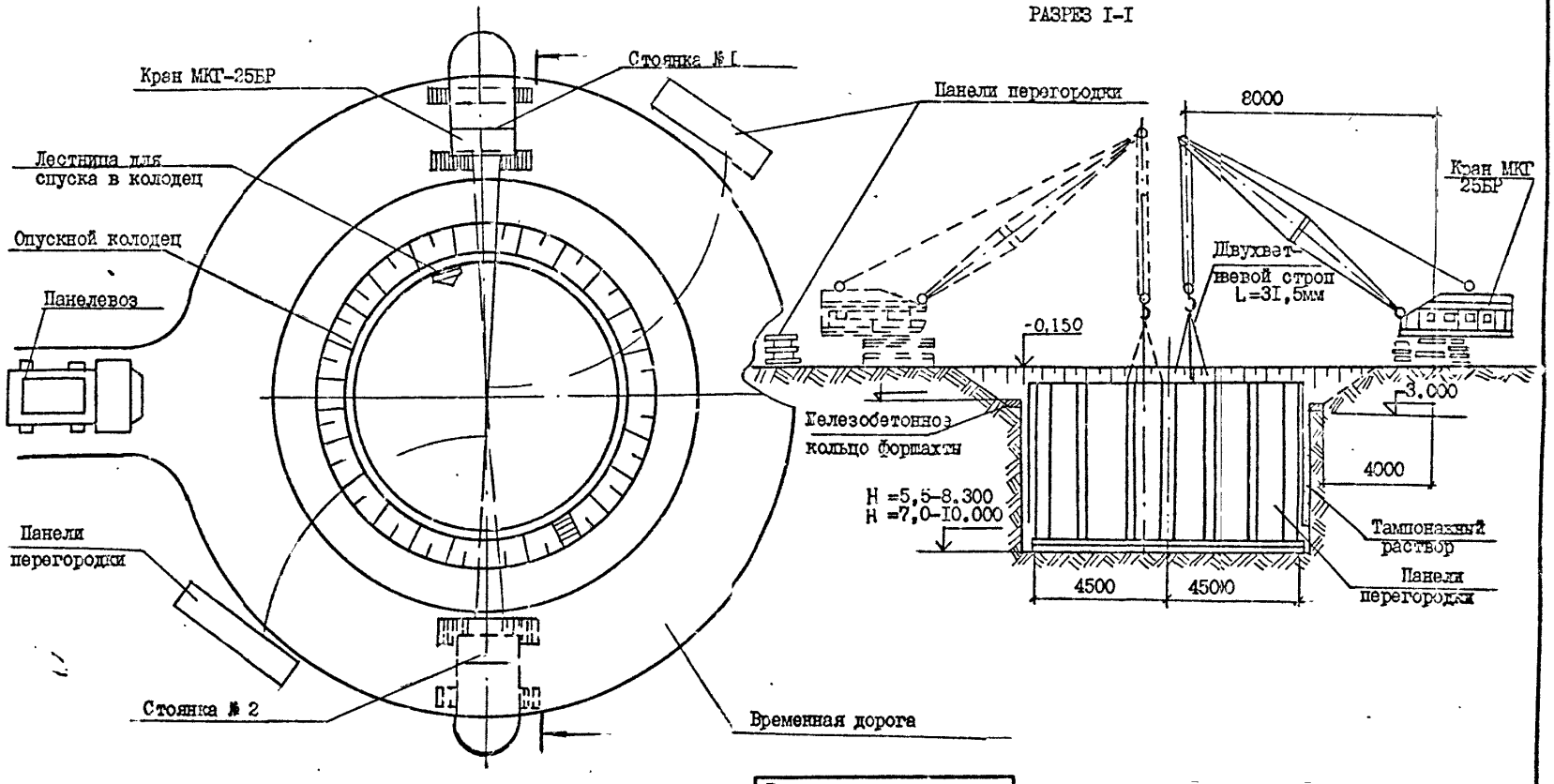
Инв. № подл. | Т-3019 | Подп. и дата | Взам. инв. №

Т-3019 (1)

ЦИТП 51 10112

Альбом I

СХЕМА МОНТАЖА ПАНЕЛЕЙ ПЕРЕГОРОДКИ ПОДЗЕМНОЙ ЧАСТИ ОПУСКНОЙ НАСОСНОЙ СТАНЦИИ при Нк= 5,5 и 7 м



Привязан

Инв. №

ТП 902-142.88- ПЭ

Лист 19

Копировал

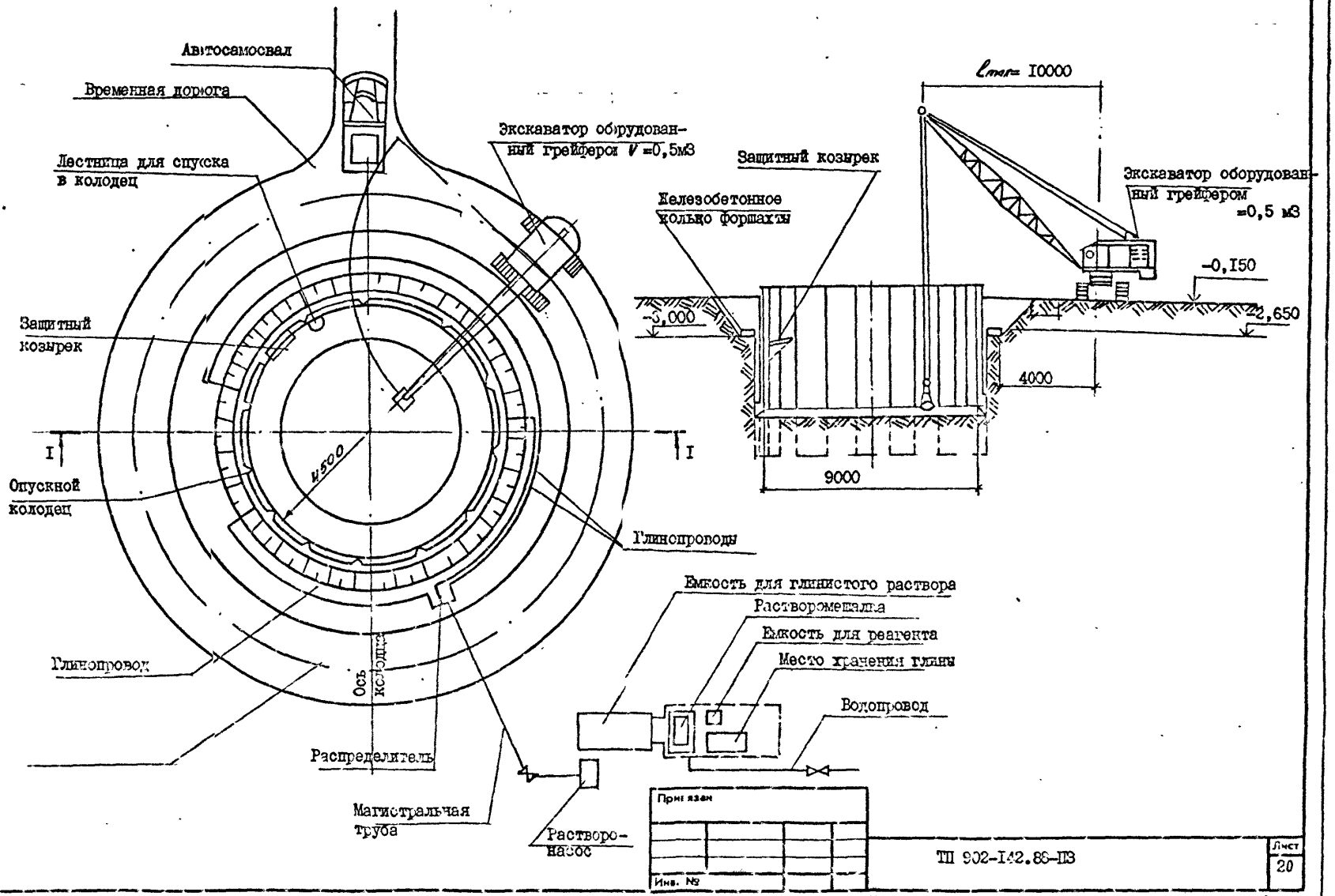
Формат А3

ТП-2010 (1)

Инв. № подл. -3013 | Подп. и дата | Взам. инв. №

Альбом I

РАЗРАБОТКА ГРУНТА ВНУТРИ ОПУСКНОГО КОЛОДЦ. ПОДЗЕМНОЙ ЧАСТИ НАСОСНОЙ СТАНЦИИ



Инв. № подл. | Подп. и дата | Взам. инв. №

Т-3019

Привязан

Инв. №

ТП 902-I42.86-ПЗ

Лист 20

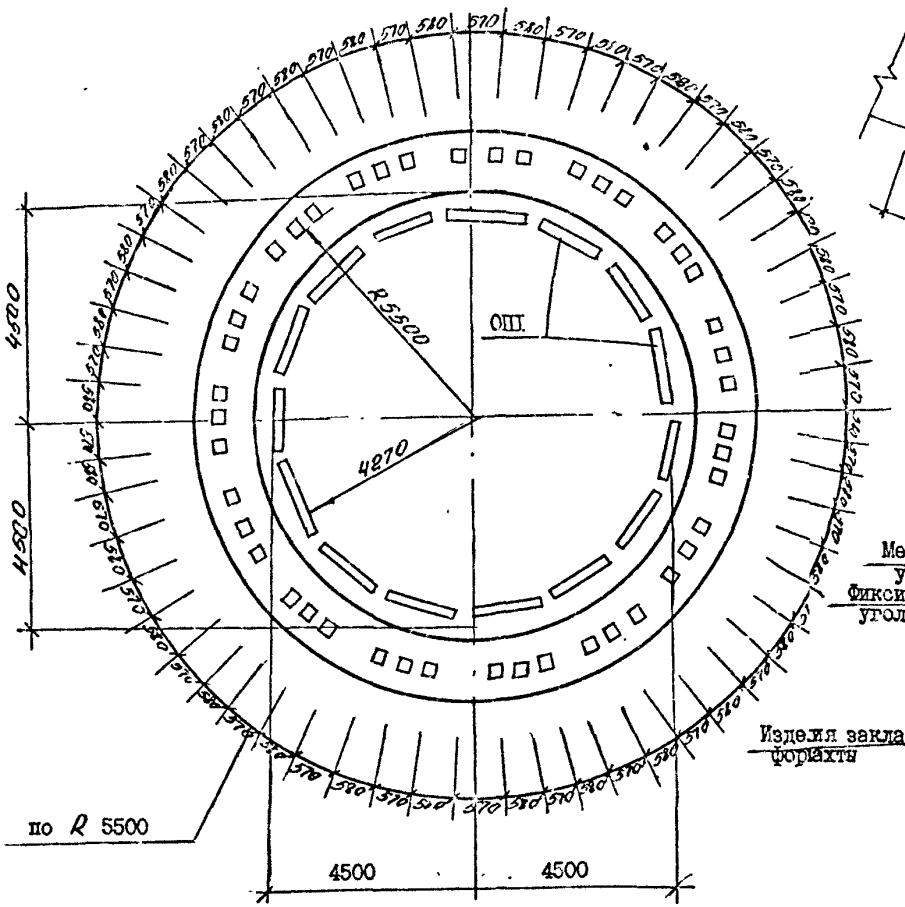
Копировал

Формат А3

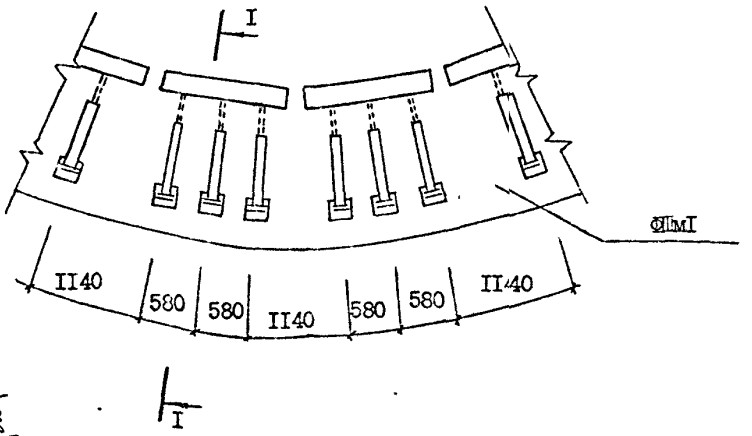
Т-3019 (1)

ЦИПП 51 10112

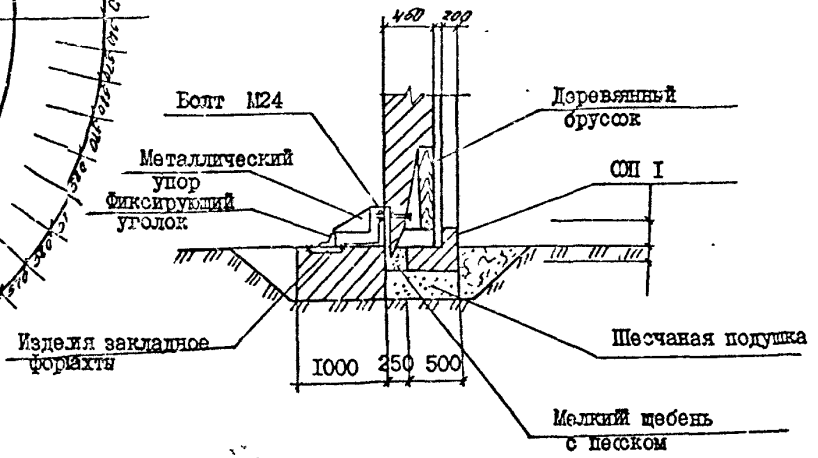
Схема расположения опорных блоков и форшахты при опускном способе



Деталь фиксации колодца до опускания



I-I



Инв. № подл.	Подп. и дата	Взам. инв. №			
Т-3019					

Привязан

Инв. №

ТП 902-I42.88- ПЗ

Лист 21

Копировал

Формат А3

Т-3019 (1)

Альбом I

Календарный график. Монолитный вариант к = 7,0 м
Опускной способ в сухих грунтах

№ пп	Обоснование трудозатрат	Наименование работ	Ед. изм	Количество	Трудоемкость чел.-час на ед.	Трудоемкость чел.-час всего	Трудоемкость маш-час на ед.	Трудоемкость маш-час всего	Состав бригады	Количество смен	Продолжительность в днях
I	ЕНИР §2-I-7	Подземная часть Разработка грунта II группы экскаватором 0,65 м3 в отвал	I00 м3	5,5I	3,9	2I,5	-	-	2	2	I
2	ЕНИР §2-I-I5	Добор грунта бульдозером 96 кВт с перемещением до I0 м	I00 м3	0,5	0,74	3,7	-	-	I	I	I
3	ЕНИР §4-I-37	Устройство форшахты	м3	I7,3	I,45	25	-	-	2	I	2
4	ЕНИР §4-I-37 В т.ч.	Возведение конструкций ж/б опускных колодцев	м3	79,3	I,45	II5	-	-	2	I	7
5	ЕНИР §4-I-26	Установка и разборка инвентарных лесов	I00 м	I,33	23	30,6			3	I	I
6	ЕНИР §4-I-28	Установка и разборка опалубки	м2	60	I,43	85,8			4	I	2
7	ЕНИР §4-I-33	Установка и сварка арматурных каркасов	т	I5	4,3	64,5			4	I	2
8		Технологический перерыв									28
9	5-78 п-5	Опускание ж/б колодца с разработкой грунта краном с грейфером	I00 м3	5,39	58	3I3	I5,6	85,2	2	2	3
I0	ЕНИР §4-I-37 В т.ч.№4	Устройство монолитного ж/б днища опускного колодца	м3	27,2	0,73	20	-	-	2	I	I
II	ЕНИР §4-I-28	Установка и разборка опалубки	м2	60	I,43	85,8	-	-	4	I	3
I2	ЕНИР §4-I-33	Установка и сварка арматурных каркасов	т	I5	4,3	64,5	-	-	4	I	2
I3	ЕНИР §4-I-35	Укладка бетона	м3	30	0,9I	27,3	-	-	2	I	I
I4		Технологический перерыв									28
I5	ЕНИР §II-32	Устройство оклеечной гидроизоляции	м2	I38,5	0,II	I5,2	-	-	3	I	I

месяцы: I | II | III | IУ

недели: I 2 3 4 5 6 7 8 9 I0 II I2 I3 I4 I5 I6

Инв. № подл. | Т-3019 | Подп. и дата | Взам. инв. №

Привязан

Инв. №

ТП 902-I-I42.83-ПЗ

Лист 22

Копировал

Формат А3

Т-3019 (1)

ЦИТП 51 10112

Альбом I

№№ пп	Обоснование трудозатрат	Наименование работ	Ед. изм.	Количество	Трудоемкость чел.-час на ед.	Трудоемкость чел.-час всего	Трудоемкость маш.-час на ед	Трудоемкость маш.-час всего	Состав бригады	Количество смен	Продолжительность в днях	месяцы / недели (V: 17 18 19 20; VI: 21 22 23 24; VII: 25 26 27 28; VIII: 29 30 31 32)
I6	ЕНИР §4-I-37	Устройство ж/б перегородок	м3	25,8	I,6	4I,3	-	-	2	2	2	
I7	ЕНИР §2-I-I5 т.2	Перемещение грунта бульдозером 96 кВт на 30м в обратную засыпку	I00 м3	6,0	I,67	I,0	-	-	I	I	I	
I8	ЕНИР §4-I-37	Монолитное ж/б обвязочное кольцо	м3	4,45	I,45	6,5	-	-	2	I	I	
I9	ЕНИР §4-I-37	Устройство ребристых ж/б перекрытий	м3	8,7	0,73	6,3	-	-	2	I	I	
20	ЕНИР §4-I-37	Монолитные ж/б обвязочные балки	м3	I0,I8	I,5	I5,3	-	-	2	I	I	
2I		Неучтенные работы									35	
		Надземная часть										
22	ЕНИР §3-7 т.2	Стены из керамического кирпича	м3	73,I	3,9	285	-	-	2	2	9	
23	ЕНИР §4-I-7	Укладка сборных ж/б перемычек, опорных подушек и плит покрытий	шт	28	I,I	30,8	-	-	4	2	I	
24	ЕНИР §3-II п.5	Перегородки из керамического кирпича	м2	98	0,43	42	-	-	2	2	2	
25	ЕНИР §7-Iа	Устройство кровли рулонной плоской трехслойной	I00 м2	0,98	I4,I	I3,8	-	-	2	I	I	
26		Неучтенные работы									28	

Взам. инв. №

Подп. и дата

Инв. № подл. Т-3019

Привязан

Инв. №

ТП 902-I-I42.86-ПЗ

Лист 23

Копировал

Формат А3

Т-3019 (1). I

Альбом I

Таблица объемов основных строительно-монтажных работ, затрат труда и продолжительность строительства

№ пп	Наименование работ		Открытый способ						Опускной способ						"Стена в грунте"	
			монолитный вариант			сборно-монолитный вариант			монолитный вариант			сборно-монолитный вариант				
			4,0		5,5	4,0		5,5	5,5	7,0		5,5	7,0		7,0	
			сухой грунт	мокрый грунт	сухой грунт	сухой грунт	мокрый грунт	сухой грунт	мокрый грунт	сухой грунт	мокрый грунт	мокрый грунт	сухой грунт	мокрый грунт	сухой грунт	мокрый грунт
	Земляные работы															
I	Выемка	м3	I709	3054	2509	2998	4334	3695	I236	I322	I322	798	784	784	I270	I270
2	Насыпь	м3	I238	2562	I930	2544	4355	3293	674	60I	60I	669	6I7	6I7	3I8	3I8
3	Общий объем перерабатываемого грунта	м3	4I85	8I78	6369	8086	I3544	I048I	2634	2534	2524	2I36	20I8	20I8	I906	I905
4	Устройство бетонных конструкций	м3	5I	5I	5I	55,3	55,3	57,4	5I	5I	5I	55	50	50	50	50
5	Устройство монолитных железобетонных конструкций	м3	I02	I02	II7	50,3	50,3	67,7	I5I	I7I	I7I	66,6	66,7	66,7	70,2	70,2
6	Монтаж сборных железобетонных конструкций	м3	I4,2	I4,2	I4,2	50,4	50,4	65	I8,I	I8,I	I8,I	86,7	97,6	97,6	88	88
7	Кирпичная кладка	м3	80	80	80	80	80	80	80	80	80	80	80	80	80	80
8	Отделочные работы	м2	302	492	302	485	680	5I5	537	302	603	763	579	865	579	865
9	Трудозатраты нормативная трудоемкость	ч-ч	7612	9144	8402	7960	9447	8536	9448	9223	9947	10005	9295	9994	10334	11327
	Трудозатраты построечная трудоемкость	ч-ч	6562	7324	7138	6541	7149	6941	7534	7527	7910	7386	7345	7705	7842	8206
I0	Продолжительность строительства	дн	I99	222	2I6	I98	2I6	204	222	224	233	223	2I9	233	228	242

Нормативная трудоемкость включает в себя трудоемкость прямых затрат, накладных расходов, прочих работ и временных зданий и сооружений.

Построечная трудоемкость включает в себя только трудоемкость прямых затрат по выполнению СМР на строительной площадке

Привязан

Инв. №

Взам. инв. №

Подп. и дата

Инв. № подл. Т-3019

ТП 902-I-I412.88-ПЗ

Лист 24

Копировал

Формат А3

Т-3019 (1)

Альбом I

8. НЕСТАНДАРТИЗИРОВАННОЕ ОБОРУДОВАНИЕ

Проектом предусматривается комплект оборудования индивидуального изготовления для технологических нужд и для установки приборов КИПиА. Проект разработан на стадии рабочей документации.

В составе проекта: патрубок монтажный, шандор, лоток загрузочный, устройства отборные напорное и разрежения, расширитель и установка патрубка.

Патрубок монтажный состоит из двух телескопических патрубков с 3 фланцами неподвижными и одним подвижным с уплотнительным кольцом. Предназначен для установки и демонтажа насосных агрегатов.

Шандор выполнен из пиломатериалов хвойных пород пропитанных антисептиками. Для повышения износоустойчивости боковые поверхности шандора обрамлены жестью. На верхнем торце закреплена ручка.

Лоток загрузочный предназначен для перегрузки задержанных на решетках РМУ отбросов в дробилку. Выполнен в виде корыта с двусторонним уклоном к середине.

Для перегрузки отбросов в дробилку в днище средней части лотка предусмотрен проем, а для отсоса воздуха от горловины дробилки на боковых стенках лотка выполнен зонт. Лоток выполняется из листовой стали и фасонного проката.

Устройства отборные устанавливаются на напорном и всасывающем трубопроводе и предназначены для предохранения мановакуумметров от загрязнения и выхода из строя. Устройство состоит из патрубка и разделителя мембранного.

Патрубок напорного устройства состоит из колена Ду 32 и фланца, патрубок устройства разрежения - из трубы Ду 125 и кольца с шпильками. Разделитель состоит из корпуса, мембраны, нажимного кольца с крепежными винтами и двумя установочными винтами, расположенными на торце корпуса под углом 90°. После монтажа мембраны и установки манометра или импульсной трубки внутренняя полость корпуса заполняется маслом через штуцер (проектом не предусмотрен) устанавливаемый взамен одного из установочных винтов. Второе отверстие в это время служит ниппелем для выпуска воздуха. После заливки масла оба отверстия закрываются винтами..

Расширитель предназначен для установки датчика ТУДЭ. Состоит из цилиндрического корпуса с двумя штуцерами и двух заглушек в одной из которых вварена резьбовая бобышка.

Установка патрубка предназначена для крепления датчика уровня ДПЭ на баке разрыва струи.

Состоит из патрубка с коническим переходом и фланца. Для проведения гидравлических испытаний бака предусмотрена заглушка.

Инв. № подл. | Подп. и дата | Взам. инв. № | Т-3019

Привязан

Инв. №

ТП 902-I-I42.88-ПЗ

Лист 25

Копировал

Формат А3

Т-3019 (1)

ЦИТП 51 10112

Альбом I

ТЕХНИКО-ЭКОНОМИЧЕСКИЕ ПОКАЗАТЕЛИ

Состав проектной документации	Нк = 4,0 м								Нк = 5,5 м							
	Сборно-монолитный вариант				Монолитный вариант				Сборно-монолитный вариант				Монолитный вариант			
	Открытый способ								Открытый способ							
	сухие		мокрые		сухие		мокрые		сухие		мокрые		сухие		мокрые	
	проект	аналог	проект	аналог	проект	аналог	проект	аналог	проект	аналог	проект	аналог	проект	аналог	проект	аналог
I	2	3	4	5	6	7	8	9	I0	II	I2	I3	I4	I5	I6	I7
Проектная производительность – годовая, т.м3/год	3650	3650	3650	3650	3650	3650	3650	3650	3650	3650	3650	3650	3650	3650	3650	3650
– суточная, м3/сут	I0000	I0000	I0000	I0000	I0000	I0000	I0000	I0000	I0000	I0000	I0000	I0000	I0000	I0000	I0000	I0000
Себестоимость перекачки I м3 сточных вод, коп.	0,45	0,45	0,45	0,45	0,45	0,45	0,45	0,45	0,45	0,45	0,47	0,47	0,45	0,45	0,46	0,46
Приведенные затраты, тыс.руб.	2I,I3	2I,I6	2I,67	2I,72	20,7I	20,7I	2I,I9	2I,5I	2I,63	2I,63	23,43	23,43	2I,29	2I,29	22,6I	22,6I
– на расчетный показатель, руб	32	32,I	32,8	32,9	3I,4	3I,4	32,I	32,6	32,8	32,8	35,5	35,5	32,3	32,3	34,3	34,3
Площадь, м2	I65,6	I65,6	I65,6	I65,6	I65,6	I65,6	I65,6	I65,6	I65,6	I65,6	I65,6	I65,6	I65,6	I65,6	I65,6	I65,6
м2/расч.ед.	0,55	0,55	0,55	0,55	0,55	0,55	0,55	0,55	0,55	0,55	0,55	0,55	0,55	0,55	0,55	0,55
Сметная стоимость строительства, т.руб.	5I,63	55,27	55,30	59,I2	48,76	50,20	52,09	57,68	55,04	57,83	67,39	67,84	52,77	53,70	6I,79	62,I3
руб./расч.ед.	I72,27	I84,23	I84,33	I97,07	I62,53	I67,3[illegible]	I73,63	I92,27	I83,47	I92,77	224,63	226,I3	I75,90	I79	205,97	207,I
в том числе СМР, тыс.руб.	39,88	45,0I	43,50	48,86	36,96	39,94	40,79	47,42	43,24	48,74	55,59	57,58	40,97	43,44	49,99	52,87
руб./м2	240,82	27I,8	262,68	295,05	223,I9	24I,I[illegible]	246,32	286,35	26I,II	294,32	335,69	347,7I	247,40	262,32	30I,87	3I9,26
Удельный вес прогрессивных видов СМР, %																
Трудоемкость строительства нормативная, чел.-ч	7960	8073	9447	9590	76I2	7838	9I44	9380	8586	8775	I0050	I0350	8402	8578	9448	9647
чел.-ч/расч.ед.	26,53	26,9I	3I,49	3I,97	25,37	26,I3	30,4[illegible]	3I,27	28,62	29,25	33,50	34,5	28,0	28,59	3I,49	32,I6
т.чел.-ч/млн.руб. СМР	I99,6	I79,36	2I7,I7	I97,73	205,95	I96,24	224,I7	I97,8I	I98,57	I80,04	I80,79	I79,75	2005,08	I97,47	I89,0	I82,47

Привязан

Инв. №

ТП 902-I-I42..88-ПЗ

Лист 26

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

Т-3019

Т-3019 (1)

I	2	3	4	5	6	7	8	9	I0	II	I2	I3	I4	I5	I6	I7
Расход строительных материалов:																
цемент приведенный к М400, т	40,,7	49,5	40,7	49,5	40,8	44,4	40,8	44,4	43,9	60,2	56,0	6I,7	49,3	52,38	5I,6	53,9
т/расч.ед.	0,II36	0,I65	0,I36	0,I65	0,I36	0,I48	0,I36	0,I48	0,I46	0,20I	0,I87	0,206	0,I64	0,I75	0,I72	0,I8
т/млн.руб. СМР	I0220,6	I099,7	935,6	I0I3,I	II03,9	III1,67	I000,2	936,3	I0I5,3	I235,I	I007,38	I07I,6	I203,3	I205,8	I032,2	I0I9,5
Сталь приведенная к классу А-I и ст.3	I4,,4	I5,9	I4,4	I5,9	I5,70	I7,2	I5,9	I7,2	I7,8	I9,8	20	20,03	I7,I5	I8,8	20,6	20,7
т/расч.ед.	0,0048	0,053	0,048	0,053	0,052	0,057	0,053	0,057	0,059	0,066	0,067	0,067	0,057	0,062	0,068	0,069
т/млн.руб. СМР	36II,I	353,3	33I,0	325,4	424,8	430,6	389,3	362,7	4II,7	406,2	359,8	3[illegible]7,9	325,0	432,8	4I2,I	39I,5
Лесоматериалы приведенные к круглому лесу, м3	5,39	6,6	5,39	6,6	5,39	6,6	5,39	6,6	5,39	6,6	5,39	6,6	5,39	6,6	5,39	6,6
м3/расч.ед.	0,0I7	0,02	0,0I7	0,02	0,0I7	0,02	0,0I7	0,02	0,0I7	0,02	0,0I7	0,02	0,0I7	0,02	0,0I7	0,02
м3/млн.руб. СМР	I35,2	I46,6	I23,9	I35,I	I45,8	I65,2	I32,[illegible]	I39,2	I24,7	I35,4	97,00	II4,6	I3I,6	I5I,9	I07,82	I24,8
Годовая потребность:																
в тепле, ГДж	27,,94	30,48	27,94	30,48	27,94	30,48	27,94	30,48	27,94	30,48	27,94	30,48	27,94	30,48	27,94	30,48
ГДж/расч.ед.	0,093	0,I02	0,093	0,I02	0,093	0,I02	0,093	0,I02	0,093	0,I02	0,093	0,I02	0,093	0,I02	0,093	0,I02
в электроэнергии МВт.ч.	0,5I05	0,52I	0,505	0,52I	0,505	0,52I	0,505	0,52I	0,505	0,52I	0,505	0,52I	0,505	0,52I	0,505	0,52I
КВт.ч/расч.ед.	I,683	I,737	I,683	I,737	I,683	I,737	I,683	I,737	I,683	I,737	I,683	I,737	I,683	I,737	I,683	I,737

Альбом I

Т-3019

Привязан:

Инв. №

ТП 902-I-I42.88-ПЗ

Лист 27

Т-3019 (1)

Альбом I

Состав проектной документации	Нк = 7,0 м											
	Сборно-монолитный вариант								Монолитный вариант			
	Опускной способ				Сборная "стена в грунте"				Опускной способ			
	сухие		мокрые		сухие		мокрые		сухие		мокрые	
	проект	аналог	проект	аналог	проект	аналог	проект	аналог	проект	аналог	проект	аналог
	I8	I9	20	2I	22	23	24	25	26	27	28	29
Проектная производительность – годовая, т.м3/год	3650	3650	3650	3650	3650	3650	3650	3650	3650	3650	3650	3650
– суточная, м3/сут	I0000	I0000	I0000	I0000	I0000	I0000	I0000	I0000	I0000	I0000	I0000	I0000
Себестоимость перекачки I м3 сточных вод, коп.	0,47	0,47	0,47	0,47	0,47	0,47	0,47	0,47	0,46	0,46	0,46	0,46
Приведенные затраты, тыс.руб.	23,50	23,50	23,84	23,94	23,48	23,48	23,84	23,84	22,58	22,58	22,93	22,93
– на расчетный показатель, руб.	35,6	35,6	36,I	36,3	35,6	35,6	36,I	36,I	34,2	34,2	34,7	34,7
Площадь, м2	I65,6	I65,6	I65,6	I65,6	I65,6	I65,6	I65,6	I65,6	I65,6	I65,6	I65,6	I65,6
м2/расч.ед.	0,55	0,55	0,55	0,55	0,55	0,55	0,55	0,55	0,55	0,545	0,55	0,55
Сметная стоимость строительства, т.руб.	67,95	68,65	70,25	7I,07	67,78	70,33	70,2I	70,83	6I,62	64,23	64,02	65,22
руб./расч.ед.	226,5	228,83	234,I7	236,9	225,77	234,43	234,03	236,I	205,40	204,27	2I3,40	2I3,07
В том числе СМР, т.руб.	56,I5	58,39	58,45	60,8I	55,98	60,07	58,4I	62,57	49,82	54,02	52,22	56,66
руб./м2	339,07	352,60	352,96	367,2I	337,74	362,74	352,72	377,84	300,85	326,2I	3I5,34	342,I5
Удельный вес прогрессивных видов СМР, %												
Трудоемкость строительства нормативная, чел.-ч	9295	9407	9994	I0I70	I0331	I0400	II327	II425	9223	9340	9947	I0065
чел.-ч/расч.ед.	30,98	3I,36	33,3I	33,9	34,44	34,67	37,76	38,08	30,74	3I,I3	33,I6	33,55
т.чел.-ч/млн.руб. СМР	I65,54	I62,II	I70,98	I67,24	I84,7I	I73,I3	I93,92	I82,59	I67,I3	I72,90	I90,48	I77,64

Привязан

Инв. №

ТП 902-I-I42.86-ПЗ

Лист 28

Инв.№ подл. | Подп. и дата | Взам.инв.№ | Т-3019

Т-3012.(1)

Альбом I

	I8	I9	20	2I	22	23	24	25	26	27	28	29
Расход строительных материалов:												
Цемент приведенный к М400, т	59,8	62,75	59,8	62,05	56,02	58,7	56,2	58,7	56,4	57,05	56,04	57,05
т/расч.ед.	0,I99	0,209	0,I99	0,207	0,I87	0,I96	0,I87	0,I96	0,I88	0,I90	0,I87	0,I90
т/млн.руб. СМР	I065,0	I073,6	I023,I	I020,4	IOI,6	977,2	962,2	938,I	2232,I	I056,I	I073,2	I006,88
Сталь приведенная к классу А-I и ст.3	30,5	35,8	30,5	35,8	28,4	28,8	28,4	29,8	25,4	29,6	25,35	29,6
т/расч.ед.	0,I02	0,II9	0,I02	0,II9	0,095	0,099	0,095	0,099	0,085	0,099	0,085	0,099
т/млн.руб. СМР	543,20	6I3,I	52I,8	588,7	507,8	493,I	486,2	476,3	509,8	547,9	485,5	522,4
Лесоматериалы приведенные к круглому лесу, м3	5,39	6,6	5,88	6,6	5,39	6,6	5,39	6,6	5,39	6,6	5,39	6,6
м3/расч.ед.	0,0I7	0,02	0,0I7	0,02	0,0I7	0,02	0,0I7	0,02	0,0I7	0,02	0,0I7	0,02
м3/млн.руб. СМР	96,0	II3,0	92,2	I08,5	96,4	I09,8	92,3	I05,5	I08,2	I22,2	I03,2	II6,5
Годовая потребность: в тепле, ГДж	27,94	30,48	27,94	30,48	27,94	30,48	27,94	30,48	27,94	30,48	27,94	30,48
ГДж/расч.ед.	0,093	0,I02	0,093	0,I02	0,093	0,I02	0,093	0,I02	0,093	0,I02	0,093	0,I02
в электроэнергии МВт .ч.	0,505	0,52I	0,505	0,52I	0,505	0,52I	0,505	0,52I	0,505	0,52I	0,505	0,52I
КВт.ч/расч.ед.	I,683	I,737	I,683	I,737	I,683	I,737	I,683	I,737	I,683	I,737	I,683	I,737

Примечание: В качестве аналога принят типовой проект 902-I-59 "Канализационная насосная станция производительностью 230-432 м3/ч, напором 7,6-46 м".

Стоимостные показатели аналога приведены в ценах I984 года

Главный инженер проекта В.С.Лялюк

Привязан

Инв. №

ТП 902-I-II42.88-ПЗ

Лист 29

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

Т-3019 (1)

gost.e-ecolog.ru