ТИПОВОЙ ПРОЕКТ

902-I-I70.9I

КАНАЛИЗАЦИОННАЯ НАСОСНАЯ СТАНЦИЯ ПРОИЗВОДИТЕЛЬНОСТЬЮ 600-2000 $м^3/ч$, НАПОРОМ 30-55 м С РЕШЕТКАМИ-ДРОБИЛКАМИ ПРИ ГЛУБИНЕ ЗАЛОЖЕНИЯ ПОДВОДЯЩЕГО КОЛЛЕКТОРА 4,0 м

(СБОРНО-МОНОЛИТНЫЙ ВАРИАНТ)

А Л Ь Б О М I

ПЗ ПОЯСНИТЕЛЬНАЯ ЗАПИСКА

25017-01

ЦЕНА

Отпускная цена
на момент реализации
указана в счет-накладной

gost.e-ecolog.ru

ТИПОВОЙ ПРОЕКТ

902-I-I70.9I

КАНАЛИЗАЦИОННАЯ НАСОСНАЯ СТАНЦИЯ ПРОИЗВОДИТЕЛЬНОСТЬЮ 600-2000 $м^3/ч$, НАПОРОМ 30-55 м С РЕШЕТКАМИ-ДРОБИЛКАМИ ПРИ ГЛУБИНЕ ЗАЛОЖЕНИЯ ПОДВОДЯЩЕГО КОЛЛЕКТОРА 4,0 м СБОРНО-МОНОЛИТНЫЙ ВАРИАНТ

А Л Ь Б О М I

ПЗ ПОЯСНИТЕЛЬНАЯ ЗАПИСКА

Разработан проектным институтом
"Харьковский Водоканалпроект"

Утвержден
В/О "СоюзводоканалНИИпроект"
Протокол № 9 от I5 мая I99I г.

Главный инженер института Г.А.Бондаренко

Главный инженер проекта В.С.Лялюк

25017-01 2

О Г Л А В Л Е Н И Е

Стр.

I. Общая часть 5

2. Технологические решения 6

3. Внутренний водопровод и канализация 9

4. Отопление и вентиляция 9

5. Силовое электрооборудование. Технологический контроль I0

6. Нестандартизированное оборудование I3

7. Архитектурно-строительные решения I4

8. Основные положения по производству работ I6

9. Технико-экономические показатели 35

Альбом I

ТАБЛИЦА КОМПЛЕКТАЦИИ ТИПОВЫХ ПРОЕКТОВ

№ альбомов	Наименование разделов	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 и мокрых грунтах	открытый способ в сухих грунтах	опускной способ в мокрых грунтах	"Сборная стена в грунте" в сухих и мокрых грунтах	открытый способ в сухих грунтах	опускной способ в мокрых грунтах	опускной способ в сухих и мокрых грунтах	"сборная стена в грунте" в сухих и мокрых грунтах	опускной способ в сухих и мокрых грунтах
			902-I-I70.9I	902-I-I7I.9I	902-I-I72.9I	902-I-I73.9I	902-I-I74.9I	902-I-I75.9I	902-I-I76.9I	902-I-I77.9I	902-I-I78.9I	902-I-I79.9I
I	2	3	4	5	6	7	8	9	I0	II	I2	I3
I.	ПЗ	Пояснительная записка	902-I-I70.9I	из тп 902-I-I70.9I	из тп 902-I-I70.9I	из тп 902-I-I70.9I	из тп 902-I-I70.9I	из тп 902-I-I70.9I	из тп 902-I-I70.9I	из тп 902-I-I70.9I	из тп 902-I-I70.9I	из тп 902-I-I70.9I
2.	ТХ	Технология производства	902-I-I70.9I	из тп 902-I-I70.9I	из тп 902-I-I70.9I	из тп 902-I-I70.9I	из тп 902-I-I70.9I	из тп 902-I-I70.9I	из тп 902-I-I70.9I	из тп 902-I-I70.9I	из тп 902-I-I70.9I	из тп 902-I-I70.9I
	ВК	Внутренний водопровод и канализация										
	ОВ	Отопление и вентиляция										
3.		Надземная часть и общие чертежи подземной части										
	АР	Архитектурные решения	902-I-I70.9I	из тп 902-I-I70.9I	из тп 902-I-I70.9I	из тп 902-I-I70.9I	из тп 902-I-I70.9I	из тп 902-I-I70.9I	из тп 902-I-I70.9I	из тп 902-I-I70.9I	из тп 902-I-I70.9I	из тп 902-I-I70.9I
	КЖI	Конструкции железобетонные										
	КМI	Конструкции металлические										
4.	КЖИ АРИ	Изделия Изделия	902-I-I70.9I	из тп 902-I-I70.9I	из тп 902-I-I70.9I	из тп 902-I-I70.9I	из тп 902-I-I70.9I	из тп 902-I-I70.9I	из тп 902-I-I70.9I	из тп 902-I-I70.9I	из тп 902-I-I70.9I	из тп 902-I-I70.9I

Взам. инв. №

Подп. и дата

Инв. № подл.

Привязан

Инв. №

902-I-I70.9I-ПЗ

Лист —

Копировал

25017-01 4

Формат А3

Альбом I

I	2	3	4	5	6	7	8	9	I0	II	I2	I3
5.		Подземная часть										
	КЖ2	Конструкции железобетонные	902-I-I70.9I	тп 902-I-I7I.9I	тп 902-I-I72.9I	тп 902-I-I73.9I	тп 902-I-I74.9I	тп 902-I-I75.9I	тп 902-I-I76.9I	тп 902-I-I77.9I	тп 902-I-I78.9I	тп 902-I-I79.9I
	КМ2	Конструкции металлические										
	КЖ2И	Изделия										
6.	ЭМI	Силовое электрооборудование	902-I-I70.9I	из тп 902-I-I70.9I	из тп 902-I-I70.9I	из тп 902-I-I70.9I	из тп 902-I-I70.9I	из тп 902-I-I70.9I	из тп 902-I-I70.9I	из тп 902-I-I70.9I	из тп 902-I-I70.9I	из тп 902-I-I70.9I
	АТХI	Технологический контроль										
7.	Н	Нестандартизированное оборудование	902-I-I70.9I	из тп 902-I-I70.9I	из тп 902-I-I70.9I	из тп 902-I-I70.9I	из тп 902-I-I70.9I	из тп 902--I-I70.9I	из тп 902-I-I70.9I	из тп 902-I-I70.9I	из тп 902-I-I70.9I	из тп 902-I-I70.9I
8.	СО	Спецификации оборудования	902-I-I70.9I	из тп 902-I-I70.9I	из тп 902-I-I70.9I	из тп 902-I-I70.9I	из тп 902-I-I70.9I	из тп 902-I-I70.9I	из тп 902-I-I70.9I	из тп 902-I-I70.9I	из тп 902-I-I70.9I	из тп 902-I-I70.9I
9.	ВМ	Ведомости потребности в материалах	902-I-I70.9I	тп 902-I-I7I.9I	тп 902-I-I72.9I	тп 902-I-I73.9I	тп 902-I-I74.9I	тп 902-I-I75.9I	тп 902-I-I76.9I	тп 902-I-I77.9I	тп 902-I-I78.9I	тп 902-I-I79.9I
I0.	С	Сметы. Общая часть	902-I-I70.9I	из тп 902-I-I70.9I	из тп 902-I-I70.9I	из тп 902-I-I70.9I	из тп 902-I.I70.9I	из тп 902-I-I70.9I	из тп 902-I-I70.9I	из тп 902-I-I70.9I	из тп 902-I-I70.9I	из тп 902-I-I70.9I
II.	С	Сметы. Подземная часть	902-I-I70.9I	тп 902-I-I7I.9I	тп 902-I-I72.9I	тп 902-I-I73.9I	тп 902-I-I74.9I	тп 902-I-I75.9I	тп 902-I-I76.9I	тп 902-I-I77.9I	тп 902-I-I78.9I	тп 902-I-I79.9I

Взам. инв. №

Подп. и дата

Инв. № подл.

Привязан

Инв. №

ТП 902-I-I70.9I-ПЗ

Лист –

Копировал

25017-01 5

Формат А3

ЦИТП 51 10112

Альбом I

I. ОБЩАЯ ЧАСТЬ

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

В проекте использованы следующие изобретения:

- "Способ замоноличивания стыков между сборными железобетонными элементами" - а.с. 333263;
- "Тиксотропная рабашка" - а.с. 566904;
- "Строительный раствор" - а.с. 537972;
- "Способ возведения наружных стен заглубленных сооружений" - а.с. 386068.

Технология, оборудование, строительные решения, организация производства и труда настоящего проекта соответствуют новейшим достижениям отечественной науки и техники и обладают патентной чистотой в отношении СССР по состоянию на 30 декабря 1990 г.

I.I. Условия и область применения

В проекте приняты следующие условия строительства:

расчетная зимняя температура наружного воздуха - минус 30^{o}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.

Типовой проект разработан в соответствии с действующими нормами и правилами

Главный инженер проекта В.С.Лялюк

Грунты приняты двух типов - сухие и мокрые с характеристиками, приведенными в таблице I.

Таблица I

Тип грунта	Нормативный угол внутреннего трения	Модуль деформации нескальных грунтов E	Плотность грунта	Нормативное удельное сцепление $C^{н}$	Коэффициент пористости
Сухой (песчаный)	0,49 рад или 28^{o}	I4,7 мПа или I50 $\frac{кгс}{см2}$	I,8 т/м^3		0,75
Мокрый (сугли-нистый)	0,40 рад или 23^{o}	I4 мПа или I40 $\frac{кгс}{см2}$	I,8 т/м3	2,3 кПа или 0,023 $\frac{кгс}{см2}$	0,75

Коэффициент надежности по грунту принят Кг=I,I, для сухих грунтов, Кг=I,I5 для мокрых грунтов.

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 запроектирована в автоматическом режиме без постоянного обслуживающего персонала. По надежности действия относится к первой категории.

Инв. №			
Гип	Лялюк		"
Гл.спец.	Злотников		"
Гл.спец.	Обозная		"
Гл.спец.	Власенко		"
Гл.спец.	Радостина		"
Гл.спец.	Розенштейн		"
Гл.спец.	Бородин		"
Зав.гр.	Золотарева		05.91

Привязан

ТП 902-I-I70.9I-ПЗ

Пояснительная записка

Стадия	Лист	Листов
Р	I	34

Госстрой СССР ХВКП

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

Копировал 25017-01 6 Формат А3

ЦИТП 51 10109

I.2. Общие положения

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

Надземная часть прямоугольная, размерами в плане I8,0 х I2,0 м, высотой 4,2 м до низа плит покрытия.

Подземная часть – круглая в плане диаметром I4,0 м, отметка верха днища соответственно равна – 7,8; – 9,0 и – I0,2 м.

В надземной части насосной станции расположены: приточная венткамера, мастерская, монтажная площадка, кладовая, вытяжная венткамера с узлом ввода, душевая, санузел, КТП.

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, в помещении приемного резервуара – заслонка аварийная.

Проектирование камеры отключения в объем настоящего проекта не входит.

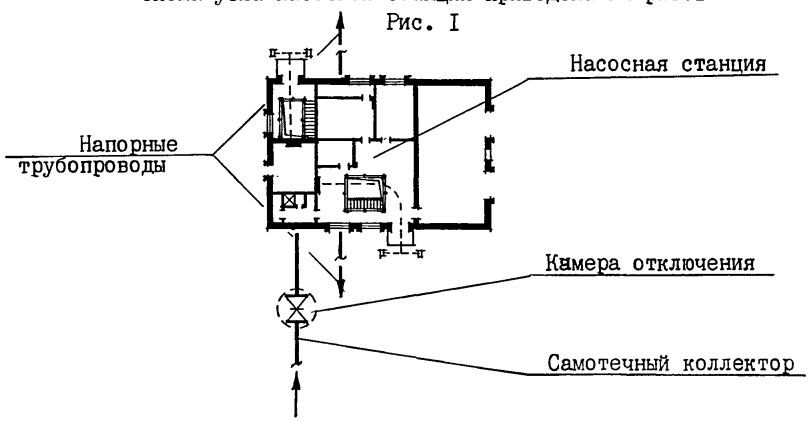
В объем данного проекта входят:

– участок самотечного коллектора от камеры отключения до насосной станции длиной I0,0 м;

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

Схема узла насосной станции приведена на рис.I

Рис. I



2. Технологические решения

Производительность канализационной насосной станции с 3 насосами СМ250-200-400/4 (2 рабочих, I резервный) составляет 600-2000м^3/ч, что соответствует характеристике устаналиваемых насосов в диапазоне оптимальной производительности одного и двух насосов.

За расчетную производительность насосной станции принята I200 м^3/ч.

Производительность канализационной насосной станции необходимо уточнить при привязке проекта в соответствии с графиком совместной работы насосов и трубопроводов, выполнив при этом поверочный расчет трубопроводов.

2.I. Приемный резервуар

Сточные воды поступают по подводящему коллектору в приемный резервуар.

Емкость приемного резервуара насосной станции принята конструктивно и составляет I80 м^3, при этом откачиваемый объем равен II3 м^3, что соответствует 7 минутной максимальной производительности одного насоса.

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

Приемный ревервуар оборудован устройством для взмучивания осадка. Вода на взмучивание подается от общего напорного трубопровода и регулируется задвижкой. Для смыва осадка со стен и днища резервуара предусмотрен поливочный кран, оборудованный рукавом резиновым с текстильным каркасом. Вода к поливочному крану подается из системы гидроуплотнения сальников насосов СМ.

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

2.2. Помещение решеток

В помещении решеток располагаются два подводящих канала, перекрытых рифленым железом, в которых устанавливаются решетки-дробилки КРД 40м (I рабочая, I резервная).

Решетки-дробилки предназначены для задержания и подводного

дробления крупных отбросов, находящихся в сточной воде.

Техническая характеристика решеток-дробилок приведена в таблице 2.2.I.

Таблица 2.2.I

№№ пп	Наименование	Значение
I.	Пропускная способность тыс.$м^3$/сут.	25-40
	$м^3$/ч	I044-I650
2.	Скорость движения сточной жидкости в прозорах решетки м/с	0,6-0,9
3.	Ширина прозоров , мм	I6
4.	Рабочая высота уровня сточной жидкости, протекающей в канале, мм до	600
5.	Привод установки:	
	Электродвигатель, тип	4AII2MB8У3
	мощность, квт	3
	частота вращения об/мин	750
6.	Габаритные размеры, мм	
	высота	I735
	ширина	600
	длина	II50
7.	Масса, кг	640

Решетка-дробилка работает беспрерывно. При отключении рабочего агрегата подается аварийный сигнал на диспетчерский пункт.

Включение резервной решетки-дробилки осуществляется приходящим и обслуживающим персоналом.

На подводящих каналах перед решетками-дробилками установлены щитовые затворы с ручным управлением. На случай, когда одна решетка-дробилка снята, а вторую необходимо отключить, предусмотрена ремонтная решетка с прозорами 70 мм с ручной очисткой, которая опускается в канал снятой решетки-дробилки перед щитовым затвором.

Во избежание затопления приемного резервуара при аварийном отключении электроэнергии (обесточивании) прудсмотрена аварийная заслонка, установленная в помещении решеток на подводящем коллекторе.

Для монтажа и демонтажа решеток-дробилок предусматривается:

- при глубине заложения подводящего коллектора 4,0 и 5,5 м - таль ручная червячная передвижная грузоподъемностью I тонна;

- при глубине заложения подводяшего коллектора 7,0 м - таль электрическая грузоподъемностью I т с высотой подъема груза I2 м.

Для обслуживания и ремонта щитовых затворов, а также для установки ремонтной решетки, предусмотрены навесные тали.

2.3. Машинный зал

В машинном зале размещаются основные технологические насосы марки СМ 250-200-400/4 (2 рабочих, I резервный, I хранится на складе), насосы ВК 4/24 или ВК 2/26 (2 рабочих, I резервный) для подачи воды на уплотнение сальников основных технологических насосов, дренажные насосы "ГНОМ" 25-20Т (I рабочий, I резервный).

Марку насоса ВК определить в соответствии с требованиями на уплотнение сальников насосов СМ.

Агрегат электронасосный СМ250-200-400/4 горизонтальный, одноступенчатый, консольный предназначен для перекачки бытовых и производственных загрязненных сточных вод с водородным показателем (pH) от 6 до 8,5, плотностью до II00 кг/$м^3$, температурой до 90°С, с содержанием абразивных взвешенных частиц не более I% по объему, размером до 5 мм неабразивных взвешенных частиц - с максимальным размером до 73 мм.

Техническая характеристика устанавливаемых насосов приведена в таблице 2.3.I.

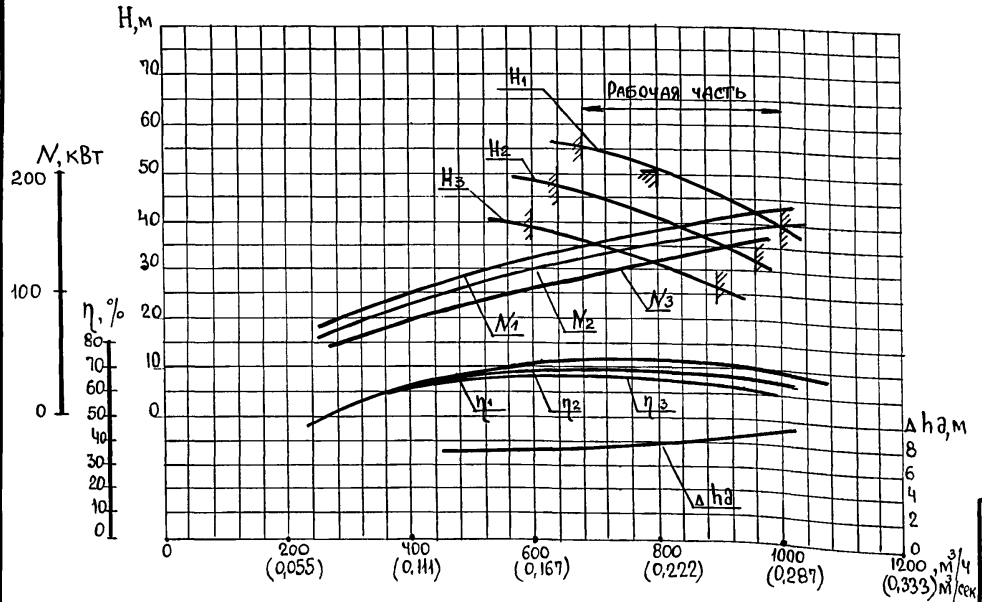
Альбом I

Таблица 2.3.I.

Марка насоса	Диапазон производительности м3/ч	Напор, Н, м	Тип электродвигателя	Мощность N, кВт	Частота вращения об/мин	Вес агрегата, кг
I	2	3	4	5	6	7
СМ250-200-400/4	680-800--I000	55-50-40	4А355S4У3	250	I450	2635
СМ250-200-400 а/4	640-760--960	47-42-33	4А3I5М4У3	200	I450	2380
СМ250-200--400 б/4	600-720-900	39-35-27	4А3I5S4У3	I60	I450	2I55
ВК 4/24А	I4	24	4АМI32S4У3	7,5	I450	I35
ВК 2/26А	7,2	26	4АМI00L4У3	4,0	I450	9I,5
"ГНОМ" 25-20 Т	25	20	-	4,0	3000	76

Рабочая характеристика насоса СМ 250-200-400/4 приведена на рис. 2.

Рис.2



Для обеспечения надежной работы сальникового уплотнения к корпусу уплотнения подводится техническая вода под давлением приблизительно соответствующему 0,6 от давления на выходе из насоса, что составляет от 33 до I6 м в зависимости от типа применяемого насоса, при этом расход затворной жидкости должен составлять I% от производительности основного насоса.

Агрегат СМ 250-200-400/4 состоит из насоса и электродвигателя, смонтированных на общей фундаментной плите. Вал насоса и двигателя соединены упругой муфтой с проставкой. Наличие проставки между валом насоса и двигателя позволяет осуществлять раздельно демонтаж насоса и двигателя.

Насосы установлены под заливом, работа их автоматизирована в зависимости от уровня сточных вод в приемном резервуаре.

Проектом предусмотрены два 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 на всасывающих и напорных трубопроводах от каждого насоса приняты с ручным управлением. На общем напорном трубопроводе установлены электрофицированные задвижки.

Для предотвращения коррозии, после монтажа стальных трубопроводов в помещении машинного зала и приемного резервуара выполнить окраску защитными материалами.

Автоматическое включение насоса 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 насосов СМ250-200-400/4 и допустимыми СНиПом скоростями движения сточных вод: во всасывающих трубопроводах - 0,8 ÷ I,5 м/с, в напорных - I,0 ÷ 3,0 м/с.

Взам. инв. №

Подп. и дата

Инв. № подл.

Привязан

Инв. №

ТП 902-I-I70.9I-ПЗ

Лист 4

Копировал

25017-01 9

Формат А3

Для обеспечения разрыва струи воды, подаваемой из сети хозяйственно-питьевого водопровода на технические нужды, установлен бак разрыва струи емкостью I80 л.

Для сбора воды от мытья полов в машинном зале и аварийных проливов предусмотрен сборный 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" 25-20Т, работающих в автоматическом режиме.

Для монтажа и демонтажа насосов с электродвигателями и производства ремонтных работ в машинном зале предусмотрены: в надземной части - таль электрическая г/п 3,2 т с высотой подъема груза I2 м; в подземной части - кран мостовой ручной однобалочный г/п 3,2 т с высотой подъема груза I2 м.

Для обслуживания г/п оборудования, запроектированного в машзале станции, предусмотрена площадка и съемная переходная площадка.

Монтаж съемной площадки осуществляется при помощи указанного г/п оборудования.

Место складирования площадки - в машзале под лестницей. Конструкцию площадки см.альбом 5.

3. Внутренний водопровод и канализация

Вода для хозяйственно-питьевых и производственных нужд канализационной насосной станции подается от внутриплощадочной сети по одному вводу диаметром 80 мм и подводится к санитарным приборам, баку рызрыва струи, узлу управления системы теплоснабжения, поливочным кранам, к душевой, к водоводяному подогревателю.

Ввод водопровода в здание и внутренние сети водопровода запроектированы из стальных водогазопроводных оцинкованных труб ∅ I5-80 мм (ГОСТ 3262-75*).

Нормы водопотребления и напоры перед санитарными приборами приняты в соответствии со СНиП 2.04.0I-85.

Устройство внутреннего 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 - 5,6 л/с.

Необходимый напор на вводе в здание - I0 м.

Для поливки территории и зеленых насаждений установлено 2 поливочных крана.

Сточные воды от санитарных приборов сбрасываются непосредственно - в приемный резервуар.

Сети внутренней канализации выполнены из пластмассовых канализационных труб и фасонных частей /ГОСТ 22689.2-89/.

4. Отопление и вентиляция

Проект отопления и вентиляции разработан для климатического района с наружной температурой - 30^{o}С.

Термические сопротивления ограждающих конструкций приняты:

Наименование помещений	Наименование ограждающих конструкций	Термическое сопротивление м2, ^{o}С/Вт
Производственные помещения	Стены из керамического пустотного кирпича δ = 380 мм γ = I300 кг/м^3, λ =0,58Вт(м^{o}С)	0,830
	Кровля - утеплитель пенобетон γ = 500 кг/м^3 λ = 0,205 Вт /м^{o}С/; δ=I50 мм	0,950

Теплоносителем для систем отопления и теплоснабжения служит перегретая вода с параметрами I50-70^{o}С, получаемая от наружной тепловой сети.

Потеря напора в здании насосной станции составляет для $t_{н}$ = -30^{o}С I0000 Па (I000 кгс/м^2).

Система отопления запроектирована горизонтальная двухтрубная проточная.

В качестве нагревательных приборов приняты конвекторы "Аккорд".

Внутренние температуры в отапливаемых помещениях приняты: в венткамерах и производственных помещениях +5°С; мастерской и санузле + I6°С, в гардеробе + I8°С.

Вентиляция запроектирована: вытяжная, механическая - из-под перекрытия приемного резервуара; общеобменная механическая в машзале из условия ассимиляции тепловыделений; в душевой и санузле предусмотрена естественная вытяжка дефлектором, приток через решетки преддушевой, во всех остальных помещениях по кратности в соответствии со СНиП 2.04.03-85, СНиП 2.09.04-87, 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, В1, 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=1,4мм.

Для наладки вентиляционных систем в воздуховодах проектом предусматривается установка лючков с заглушками.

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

Управление и автоматизация вентустановок смотри в разделе 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 ЭП-0010 в 4 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.I. Общая часть

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

Внешнее электроснабжение, телефонная сеть 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

По степени надежности электроснабжения насосная станция относится к потребителям первой категории согласно ПУЭ.

Электроснабжение насосной станции предусматривается по двум рабочим вводам напряжением 6 или I0 кв по схеме "блок линия-трансформатор". Оба ввода рассчитываются на максимальную нагрузку.

Расчетные электрические нагрузки в зависимости от мощности электродвигателей насосов перекачки сточных вод с учетом компенсации реактивной мощности и потерь в силовых трансформаторах приведены в "Общих указаниях" комплекта чертежей марки ЭМ, альбом 6.

Для питания электроприемников насосной станции напряжением ~ 380/220 В проектом приняты две комплектные однотрансформаторные подстанции внутренней установки с трансформаторами мощностью 630 кВА.

Для распределения электроэнергии и управления электроприводами применено серийное низковольтное комплектное устройство /НКУ/, состоящее из щита управления ЩУ типа Ш590I и шкафа управления и сигнализации ЩУС типа Ш5909, разработанного Донецким энерго-

заводом по заданию "Харьковского Водоканалпроекта".

Модификации щита ШУ и шкафа ШУС в зависимости от мощности электродвигателей насосов перекачки сточных вод и гидроуплотнения приведены в альбоме 6.

Шины щита ШУ секционированы на три секции. I и II секции питаются соответственно от I-КТП и 2-КТП, Ш секция - от шин I или II секции.

Для обеспечения работы двух насосов перекачки сточных вод, задвижки на подводящем коллекторе и компрессоре аварийной заслонки в случае исчезновения напряжения на одном из вводов, токоприемники Ш секции автоматически подключаются к той секции шин, на которой имеется напряжение.

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

Проектом предусматривается технический учет активной и реактивной энергии на вводах низкого напряжения КТП, измерение напряжения на шинах ~ 380/220В, а также силы тока на вводах и в цепях электродвигателей насосов перекачки сточных вод.

Так как основными потребителями электроэнергии являются насосы перекачки сточных вод, режим работы которых неравномерный, проектом предусматривается компенсация реактивной мощности каждого электродвигателя этого насоса отдельно. Подключение компенсирующих устройств осуществляется одновременно с включением насосов.

Проектом предусматривается следующий объем автоматизации, обеспечивающий работу насосной станции без постоянного обслуживающего персонала:

I. АВР оперативного тока и автоматическое подключение Ш секции к I или II секции шин.

2. Автоматическая работа насосов перекачки сточных вод в зависимости от уровня сточных вод в приемном резервуаре. Для снижения пусковых токов при включении насосов предусматривается переключение обмоток электродвигателя со "звезды" на "треугольник".

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

4. Автоматическая работа насосов гидроуплотнения в зависимости от уровня сточных вод в приемном резервуаре.

Автоматическое включение резервного насоса при выходе из строя рабочего. Предусматривается отключение насосов при нижнем уровне в баке разрыва струи.

5. Автоматическая работа дренажных насосов в зависимости от уровня сточных вод в дренажном приямке.

6. Дистанционное управление всеми вентсистемами со шкафа управления и сигнализации ШУС.

7. АВР вентиляторов вентсистемы ПI, ВI, В2.

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

9. Автоматическое закрытие задвижек на напорных трубопроводах при затоплении машинного зала.

I0. Автоматическое закрытие аварийной заслонки при полном исчезновении напряжения в насосной станции.

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

I2. Защита калорифера приточной вентсистемы ПI от замораживания.

I3. Управление решетками-дробилками местное со шкафов управления, которые поставляются комплектно с решетками-дробилками.

I4. Для всех насосов предусматривается местное управление для опробования.

I5. Аварийно-технологическая сигнализация на шкафу ШУС.

Предусматривается также возможность выдачи общего нерасшифрованного аварийного сигнала, а также сигналов о затоплении насосной станции и закрытии аварийной заслонки на диспетчерский пункт или в любое другое помещение с постоянным обслуживающим персоналом.

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

5.3. Электроосвещение

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

Сети рабочего и аварийного освещения питаются от осветительных щитков.

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

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

В качестве источников света приняты лампы накаливания общего назначения.

Групповая осветительная сеть во всех помещениях выполнена кабелем АВВГ, проложенного на конструкциях совместно с кабелями силового электрооборудования и по стенам с креплением скобами.

5.4. Заземление и зануление

Для защиты персонала от поражения электрическим током при повреждении изоляции проектом предусматривается защитное зануление и заземление электроустановок.

Заземляющее устройство для электроустановок до и выше I000В выполнено общим и имеет металлическую связь с нейтралями силовых трансформаторов. Сопротивление растеканию заземляющего устройства должно быть не более 4-х Ом.

Заземляющее устройство состоит из естественного заземления, в качестве которого используется арматура железобетонных конструкций подземной части насосной станции и фундаментов с установкой на них закладных деталей для присоединения корпусов электрооборудования, а также заземляющих проводников, в качестве которых используются металлические площадки, подкрановые пути, обрамление каналов и специально проложенные отрезки полосовой стали, соединенные между собой и с арматурой железобетонных конструкций сваркой.

Нулевые шины щита и шкафа комплектного устройства присоединяются к заземляющему устройству не менее, чем в двух местах.

Подключение электрооборудования к заземляющему устройству выполняется стальной полосой 25 х 4 мм, электродвигателей вентиляторов, установленных на виброосновании и осветительной арматуры - нулевой жилой питающего кабеля или провода.

5.5. Молниезащита

В соответствии с п. 4-2-I35 ПУЭ для помещения КТП предусматривается защита от прямых ударов молний путем наложения на кровлю КТП молниеприемной сетки, которая в двух местах присоединяется к заземляющему устройству стальной полосой 4х25 мм.

Укладка молниеприемной сетки предусмотрена в строительной части проекта.

5.6. Технологический контроль

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

Проектом предусматривается контроль и измерение следующих параметров:

- давления в напорных трубопроводах;
- уровней в приемном резервуаре, баке разрыва струи и дренажном приямке;
- температуры воздуха перед калорифером и воды в трубопроводе обратного теплоносителя.

Кроме того предусматривается контроль следующих технологических параметров каждого насоса перекачки сточных вод.

- температуры в подшипниковых узлах насосов;
- давления-разрежения во всасывающем патрубке;
- давления в трубопроводе гидроуплотнения к насосу;

- протока воды в трубопроводе гидроуплотнения на сбросе после насоса.

Каждый насос перекачки сточных вод оснащается счетчиком моточасов, который позволяет вести автоматический учет времени работы каждого агрегата, а значит, определять ориентировочно расход сточных вод.

При отклонении от нормы технологических параметров насосов на шкафу управления предусматривается сигнализация.

Защита от засорения приборов измерения давления осуществляется мембранными разделителями, которые изготавливает заказчик по чертежам марки "Н", альбом 7.

5.7. Конструктивное выполнение

Трансформаторная подстанция принята из двух комплектных однотрансформаторных подстанций со щитками учета, изготовитель - ПО "Укрэлектроаппарат" г.Хмельницкий, которые размещаются в помещении КТП.

В этом же помещении устанавливаются:

- Щит ЩУ комплектного устройства открытого исполнения реечной конструкции одностороннего обслуживания, состоящий из 4 панелей общим размером 2200 х 2800 х 600.

На щите ЩУ установлена силовая аппаратура управления насосами перекачки сточных вод и переключения Ш-ей секции.

- Конденсаторные установки.

Шкаф ШУС комплектного устройства одностороннего обслуживания размером 2200хI300х600 устанавливается прислонно к стене на нулевой отметке над машинным залом насосной станции.

В шкафу размещается аппаратура управления вспомогательными механизмами, реле уровней и др., на двери - аппаратуры управления и сигнализации.

Изготовитель низковольтного комплектного устройства - Донецкий энергозавод.

Связь КТП со щитом ЩУ выполняется шинопроводом типа ШМА4.

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

Распределительная сеть выполняется кабелями марок КВВГ, АВВГ и АКВВГ необходимых сечений. Прокладка кабелей выполняется по стенам на конструкциях, в полу - в трубах.

Проемы в стенах для прохода кабеля, трубы для прокладки кабелей в полу и закладные детали для крепления электромонтажных конструкций, а также непрерывная связь арматуры железобетонных конструкций подземной части насосной станции и фундаментов с установкой на них закладных конструкций для заземления и зануления электрооборудования предусмотрены в строительной части проекта.

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

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

6. Нестандартизированное оборудование

Проектом предусматривается комплект оборудования индивидуального изготовления для технологических нужд, для нужд вентиляции и для установки приборов КИП и А. Проект разработан на стадии рабочей документации.

В составе проекта: решетка ремонтная, патрубок монтажный, устройства отборные напорные и разрежения, расширитель, установка патрубка, гильза, тройник, всасывающая воронка, зонт, рамка, заслонка аварийная.

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

Решетка ремонтная предназначена для перекрытия подводящего лотка на период ремонтных работ на решетке-дробилке.

Выполняется в виде рамы из уголков с вертикальной решеткой из полос с прозором в свету - 70 мм. В верхней части предусмотрена транспортная скоба.

Устройства отборные устанавливаются на напорном и всасывающем трубопроводе и предназначены для предохранения манометров и 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 I25 и кольца со шпильками. Разделитель состоит из корпуса, мембраны, нажимного кольца с крепежными винтами и двумя установочными винтами, расположенными на торце корпуса под углом 90^{0}. 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.

Воронка всасывающая устанавливается на заборном патрубке насоса в приемном резервуаре. Выполнен из листа.

Зонт и рамка устанавливаются на воздуховодах. Выполняются из уголков, жести и сетки.

Гильза предназначена для установки термометра ТКП-I00Э в подшипниковом узле насосов перекачки сточной воды. Состоит из корпуса и сальникового узла. Снаряженная гильза заполняется маслом. Крепление гильзы на насосе осуществляется при помощи резьбового штуцера на корпусе.

Тройник предназначен для установки реле протока. Выполнен из корпуса с фланцем и накидной гайкой с уплотнительным кольцом.

Заслонка аварийная устанавливается в приемном резервуаре на коллекторе перед лотком.

Предназначена для отключения коллектора при аварийном обесточивании станции и предотвращения затапливания машинного зала.

Устройство состоит из клапанов, пневмоцилиндра и компрессора. Клапан выполнен из трубы соответствующего диаметра, поворотного диска и рычага с контргрузом, закрепленном на оси диска. Конструкция диска позволяет выполнять ремонтные работы без демонтажа основного оборудования. Управление клапаном осуществляется при помощи рычага и пневмоцилиндра, закрепленного на опоре.

Принцип работы заслонки: из ресивера компрессора сжатый воздух через пневмораспределитель поступает в рабочую полость пневмоцилиндра и удерживает диск в рабочем положении; при аварийном отключении электроэнергии пневмораспределитель, при помощи собственного электромагнита и сжатого воздуха, перекрывает подачу сжатого воздуха в рабочую полость и открывает сбросное отверстие. Диск клапана, под действием контргруза и набегающего потока, поворачивается и перекрывает коллектор.

Для контроля положения диска на свободном конце оси укреплены 2 рычага, а на опоре смонтированы 2 конечных выключателя.

Рабочее давление сжатого воздуха в пневмоцилиндре - 0,4 МПа. Периодически включаясь, компрессор, по мере стравливания воздуха поддерживает необходимое давление.

7. Архитектурно-строительные решения

7.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.

Альбом I

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 П-4-79 *).

Здание отапливаемое, внутренняя температура помещений соответствует требованиям технологического процесса. Относительная влажность помещений 50-60%.

7.2. Конструктивные решения

Покрытие насосной станции выполнено из комплексных сборных железобетонных плит размером 3,0хI2,0 м серии I.465.I-I0/82, опирающихся на кирпичные стены.

Перекрытие на отм. 0,000 - сборно-монолитное с опиранием его обвязочных балок на стены подземной части. Сборные железобетонные плиты по серии 3.006.I-2.87 опираются на монолитные обвязочные балки и сборные железобетонные балки индивидуального изготовления. Перекрыв помещении решеток - монолитное железобетонное.

Подземная часть станции имеет круглую в плане форму диаметром I4,0м. Выполняется 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-I2 вып. I, 2, 3 с клиновидным и шпоночным стыком или из панелей, выполняемых в универсальной оснастке этой же серии, а также по серии 3.90I.I-I4, вып.I с индивидуальным армированием. Прямоугольное сечение этих панелей обуславливает конфигурацию стен в плане в виде многоугольника, описанного вокруг окружности диаметром I4,0м.

Для повышение водонепроницаемости железобетонных конструкций приемного резервуара применена торкретштукатурка коллоидным полимерцементным раствором.

Конструкции подземной части и перекрытия на отм. 0,000 используются в качестве заземлителей.

7.3. Основные расчетные положения

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

Конструкции подземной части рассчитаны на виды нагрузок и воздействий, принятые в определенные в соответствии с требованиями:

- СНиП 2.09.03-85 "Сооружения промышленных предприятий", при условии, что работы в мокрых грунтах будут осуществляться с водоотливом в суглинках;

- СН 477-75 "Временной инструкции по проектированию стен сооружений и противофильтрационных завес, устраиваемых способом "Стена в грунте".

Расчет железобетонных конструкций произведен в соответствии с требованиями СНиП 2.03.0I-84 "Бетонные и железобетонные конструкции". Статический расчет подземной части произведен на силовые воздействия от наиболее невыгодных сочетаний нагрузок на период строительства и эксплуатации с учетом пространственной работы конструкций на машине ЕС-ЭВМ I035 с использованием программ АПЖБК-87.

7.4. Защита строительных конструкций от коррозии

Защита строительных конструкций от коррозии принята в соответствии с главой СНиП 2.03.II-85 "Защита строительных конструкций".

Во всех помещениях насосной станции все необетонируемые стальные закладные и соединительные изделия железобетонных конструкций защищаются по очищенной от ржавчины поверхности лакокрасочными материалами: эмаль ПФ-II5 в 2 слоя по грунтовке ГФ-02I /или эпоксидной шпатлевкой ЭП-00I0 в 4 слоя/. Сваренные швы и участки закладных изделий в процессе монтажа конструкций после

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

Привязан

Инв. №

ЦИТП 51-10112

приварки к ним соединительных изделий должны быть очищены от окалины, обезжирены и окрашены эмалью ПФ-II5 в 2 слоя по грунтовке ГФ-02I в I слой.

Закладные изделия и стремянки, находящиеся в резервуаре, окрасить эпоксидной штаплевкой ЭП-00I0 в 4 слоя.

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

8. Основные положения по производству работ

В настоящем проекте подземная часть насосной станции запроектирована по методам строительства в следующих вариантах:

I. Нк = 4,0 м – монолитный и сборно-монолитный варианты – открытый способ в сухих и мокрых грунтах;

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

опускной способ сборно-монолитный и монолитный варианты в мокрых грунтах;

"Стена в грунте" в сухих и мокрых грунтах.

3. Нк = 7,0 м – опускной способ – монолитный и сборно-монолитный варианты в сухих и мокрых грунтах.

"Стена в грунте" в сухих и мокрых грунтах.

8.I. Открытый способ производства работ. Земляные работы

При открытом способе производства работ разработка котлованов выполняется с уширением по периметру на 0,3 м в сухих грунтах и на I,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 (I30 л.с.) и перемещается в кучи. Окученный растительный грунт грузится экскаватором на автотранспорт с отвозкой всего грунта на I 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, а глубинное водопонижение – в несвязанных 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.

Альбом I

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

Привязан

Инв. №

ТП 902-I-I70.9I-ПЗ

Лист I2

Копировал 25017-01 17 Формат А3

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.

При возведении стен из монолитного железобетона наряду с применяемой щитовой опалубкой необходимо применить наиболее рациональную горизонтально-скользящую опалубку конструкции Донецкого ПромстройНИИпроекта.

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 автобетоносмесителями.

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 в сухих грунтах выполняется краном ДЭК-I6I, перемещающимся по полке на отметке - 2,65 и краном ДЭК-25I перемещающимся по полкам на отметке - 3,65 м в сухих грунтах при Нк = 5,5 м (см.лист 23).

Монтаж перегородок осуществляется краном ДЭК-25I после обратной засыпки пазух котлована (см.лист I9).

Монтаж панелей перегородок подземной части насосных станций в мокрых грунтах выполняется краном МКГ-25БР г/п 245 кН (25,0 т) 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.

После устройства перегородки, монолитного пояса и перекрытия на отм. 0,000, колодец заполняется водой до отм. - 3,0 и осуществляется 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.

8.2. 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 пионерного котлована производится экскаватором, оборудованным драглайном или обратной лопатой с погрузкой грунта на автосамосвалы и отвозкой в отвал на расстояние I км, а разработка грунта внутри опускного колодца может производиться экскаватором типа "Беларусь", опускаемым внутрь колодца с погрузкой грунта в ковши и подъемом последних при помощи кранов.

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 (см.лист 22).

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 (см.лист 20, 2I).

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 шпуровыми зарядами.

Снятие колодца с опорных устройств производится только после достижения прочности бетона последнего стыка не менее I00% 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.

Для производства торкретных работ применяется установка СБ-I3 (С-320), состоящая из цемент-пушки, воздухоочистителя, резервуара (закрытого) для воды и сопла с набором наконечников.

Торкрет наносят тонкими слоями толщиной 7-I0 мм. Первый слой наносят полосами шириной I,5-2 м, второй слой накладывается на первый также полосами с перекрытием швов на 50-70см.

Каждый последующий слой наносится на предыдущий не раньше конца схватывания цемента предыдущего слоя.

Перед укладкой второго или третьего слоя торкрета необходимо тщательно очистить предыдущий слой и полить водой. Верхний слой торкрета наносят из раствора, приготовленного на мелкозернистом песке. При нанесении торкрета сопло следует непрырывно перемещать кругообразно или по спирали от одного места к другому.

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 Iи II группы в колодце осуществляется экскаватором, оборудованным грейфером(2-х и 3-х челюстным), а суглинистый грунт Ш 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 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 прекращения откачки воды из опускного колодца прочность бетона днища должна составлять не менее I00% 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 I00% от проектной.

После выполнения обратной засыпки с нее устраиваются монолитные обвязочные балки - по которым краном г/п 98 кН (I0 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 43.05.04-85 п. 7.3I.-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 стенок траншей 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 отрывается глубиной на I50-200 м глубже проектного положения панелей траншея шириной 800 мм 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 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 ВПТ раствора на высоту не менее I,0 в обе пазухи, между 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;

- отрывается 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 I,8 м. По мере разработки грунта производится омоноличивание стыков стеновых пенелей;

- после заделки всех стыков на глубину I,8 м, выемка грунта продолжается еще на захватку равную I,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 Ш-I5-76 "Правила производства и приемки работ. Бетонные и железобетонные конструкции монолитные" раздел 8.

Разработка грунта внутри колодца и устройство траншеи 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.

8.3. 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 (I0 т).

8.4. 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 принять: устройство с наружной стороны по периметру стен кольцевого воротника из древесных опилок, соломенных матов.

Электроподогрев или пароподогрев грунта в зоне кольца шириной до I м на глубину до I,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 мм способом замораживания без раскрепления на период оттаивания;

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

8.5. Техника безопасности при строительстве

Все строительно-монтажные работы по подземной и надземной частям насосной станции должны выполняться в соответствии с требованиями СНиП Ш-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.

Альбом I

П Е Р Е Ч Е Н Ь

рекомендуемой оснастки, инвентаря, приспособлений машин и механизмов

№№ пп	Наименование	Тип или ГОСТ	Опускной колодец	Открытый способ	"Стена в грунте"
I	2	3	4	5	6
I.	Кран гусеничный	МКА-6,3	I	-	-
2.	Экскаватор оборудованный грейфером	Э-50I5А	I	-	-
3.	Экскаватор	Э-652	-	I	-
4.	Экскаватор	Э-I252	-	-	I
5.	Экскаватор	Э-I53	-	-	I
6.	Бульдозер	ДЗ-53	I	-	-
7.	Бульдозер	Д-535	-	I	-
8.	Глиномешалка	ПГР-5	2	-	2
9.	Компрессор	ПКС-5	I	I	I
I0.	Автосамосвал	МАЗ-503	4	4	4
II.	Строп двухветвевой	-	I	I	I
I2.	Вибробадья (бункер)	ГОСТ 2I807-76	I	I	I
I3.	Вибратор гусеничный	ИВ-66	2	-	2
I4.	Инвентарные леса	ГОСТ 24258-80	компл.		компл.
I5.	Лестница-стремянка	-	2	2	2
I6.	Трансформатор сварочный	СТН-500	I	I	I
I7.	Электродержатель	ЭД-2	2	2	2
I8.	Щитки стальные	-	2	2	2
I9.	Ножницы для резки проволоки	-	I	I	I
20.	Лопата подборочная	ГОСТ 3620-63	3	3	3
2I.	Лопата штыковая	ГОСТ 3620-63	2	2	2
22.	Ведро для эмульсии	ГОСТ 3620-63	2	2	2
23.	Кабель сварочный	П Р Г	50 м	50 м	50 м
24.	Скребок для очистки опалубки	-	2	2	2
25.	Отвес	-	I	I	I
26.	Топор плотничный	А-2	3	3	3
27.	Вибратор поверхностный	ИВ-2А	4	4	4
28.	Уровень строительный	УС-2-700	I	I	I
29.	Лом стальной монтажный	ЛМ-20	4	4	4
30.	Рейка кладилка	ГБК	2	2	2
3I.	Шланг резиновый	-	50 м	50 м	50 м
32.	Оборудование для глинорастворного узла	-	Ікомпл.	-	Ікомпл.

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

Привязан

Инв. №

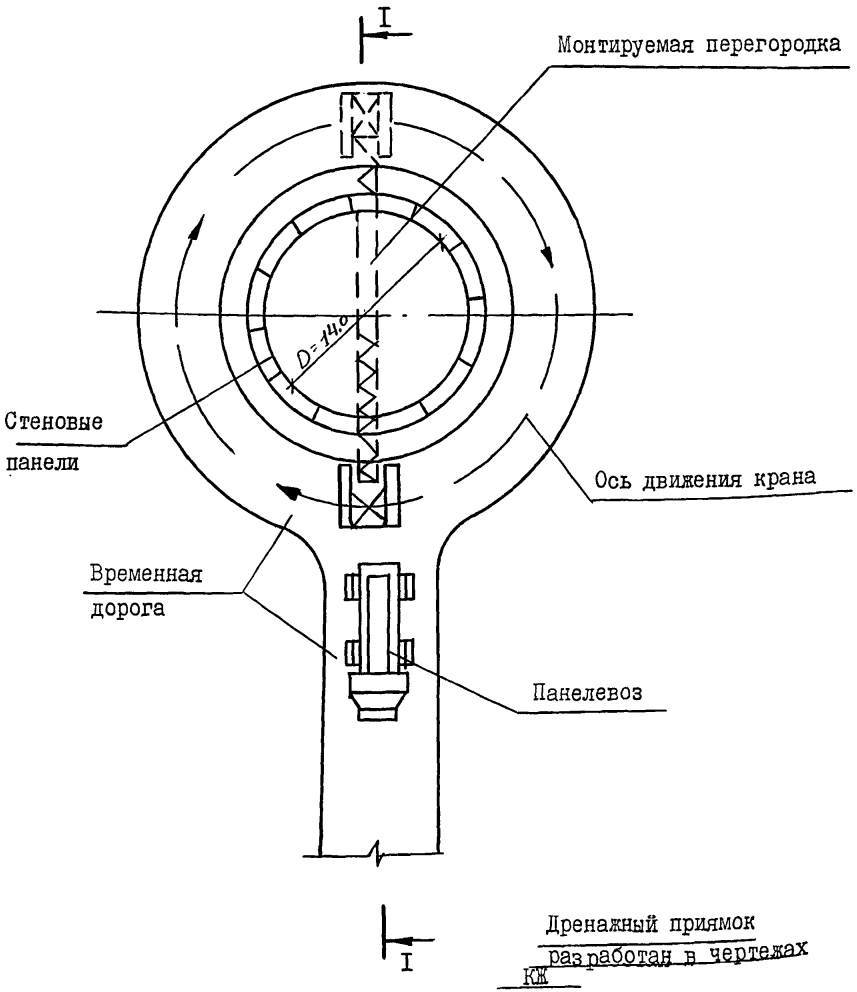
ТП 902-I-I70.9I-ПЗ

Лист I8

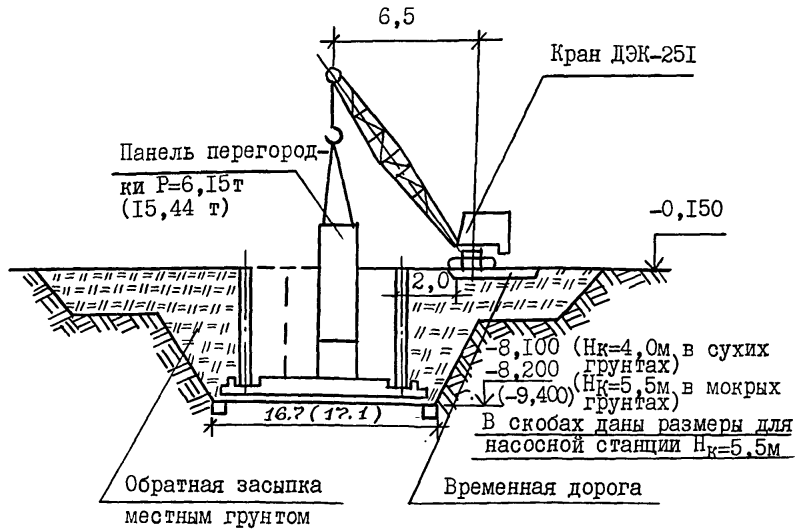
Копировал 25017-01 23 Формат А3

Альбом I

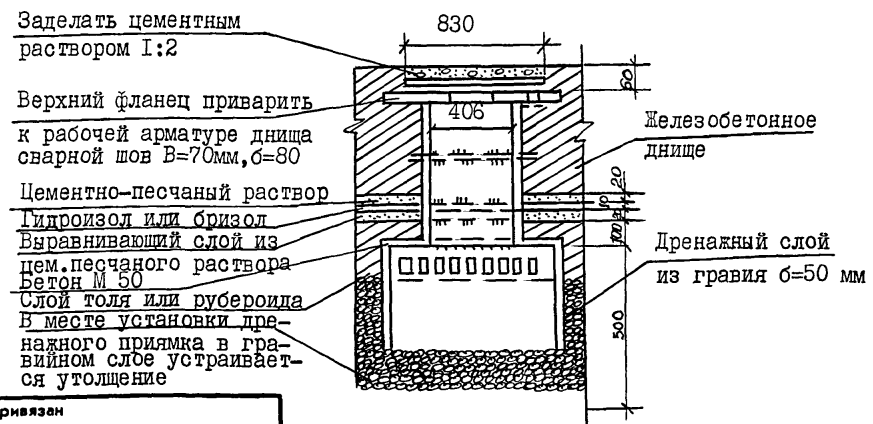
СТРОЙГЕНПЛАН И СХЕМА МОНТАЖА ПАНЕЛЕЙ ПЕРЕГОРОДОК ПРИ СТРОИТЕЛЬСТВЕ СБОРНО-МОНОЛИТНОЙ ПОДЗЕМНОЙ ЧАСТИ НАСОСНОЙ СТАНЦИИ В ОТКРЫТОМ КОТЛОВАНЕ ПРИ $H_к$=4,0 м В СУХИХ И МОКРЫХ ГРУНТАХ И $H_к$=5,0 м В СУХИХ ГРУНТАХ



РАЗРЕЗ I-I



ДЕТАЛЬ УСТРОЙСТВА ДРЕНАЖНОГО ПРИЯМКА



Привязан			
Инв. №			

ТП 902-I-I70.9I-ПЗ

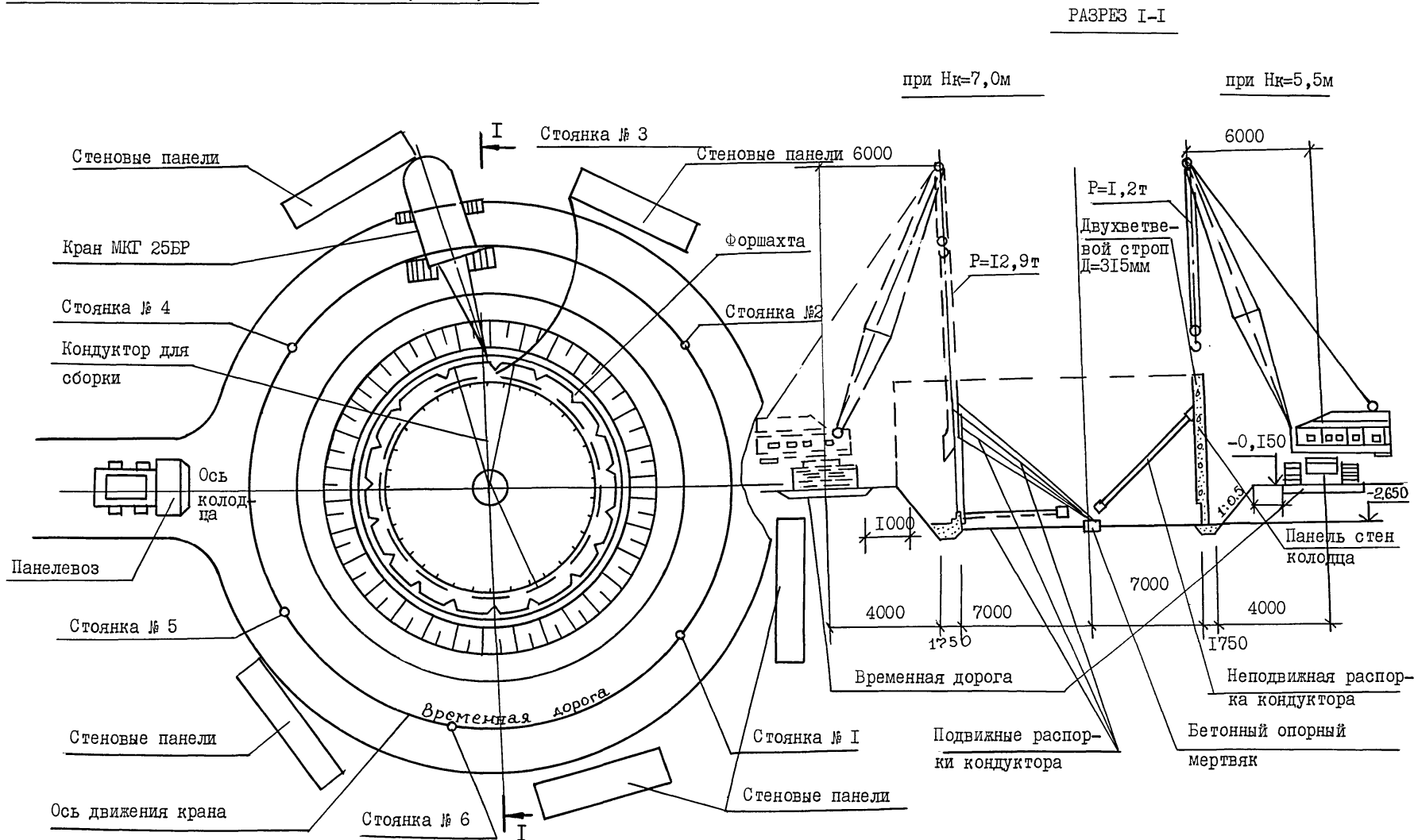
Лист I9

Копировал 25017-01 24 Формат А3

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

Альбом I

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



Привязан			
Инв. №			

ТП 902-I-I70.9I-ПЗ

Лист 20

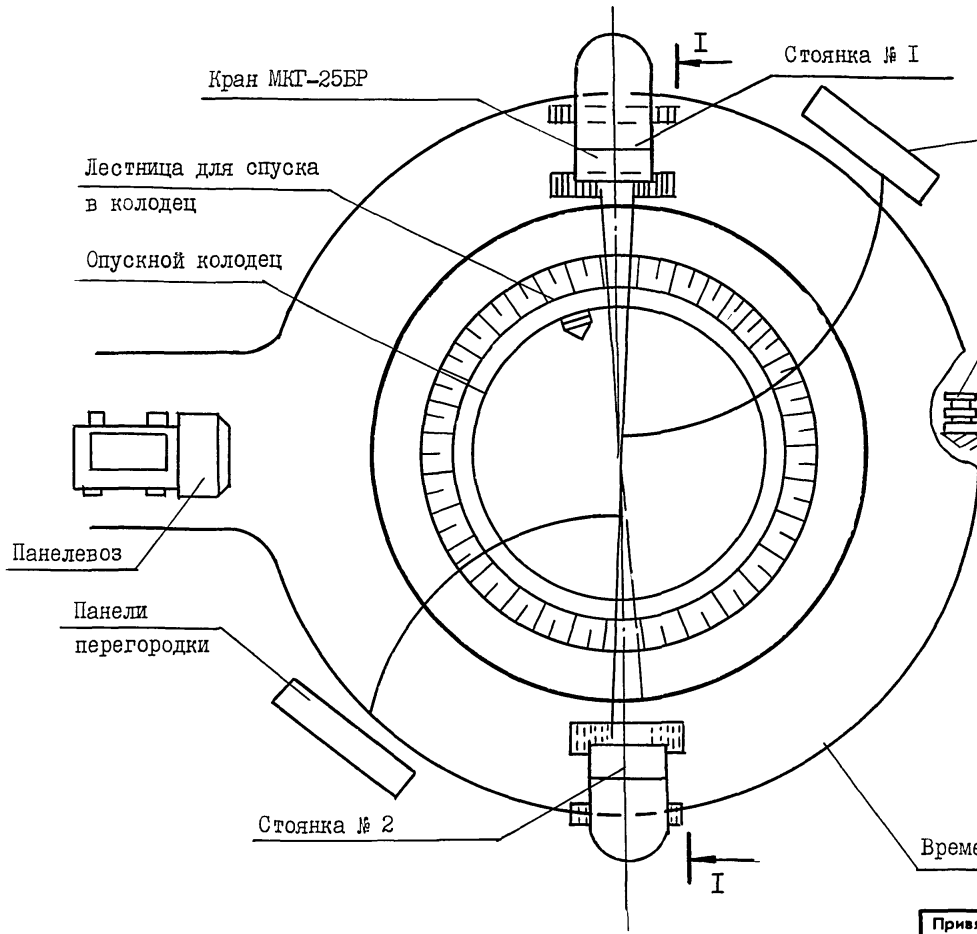
Копировал 25017-01 25 Формат А3

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

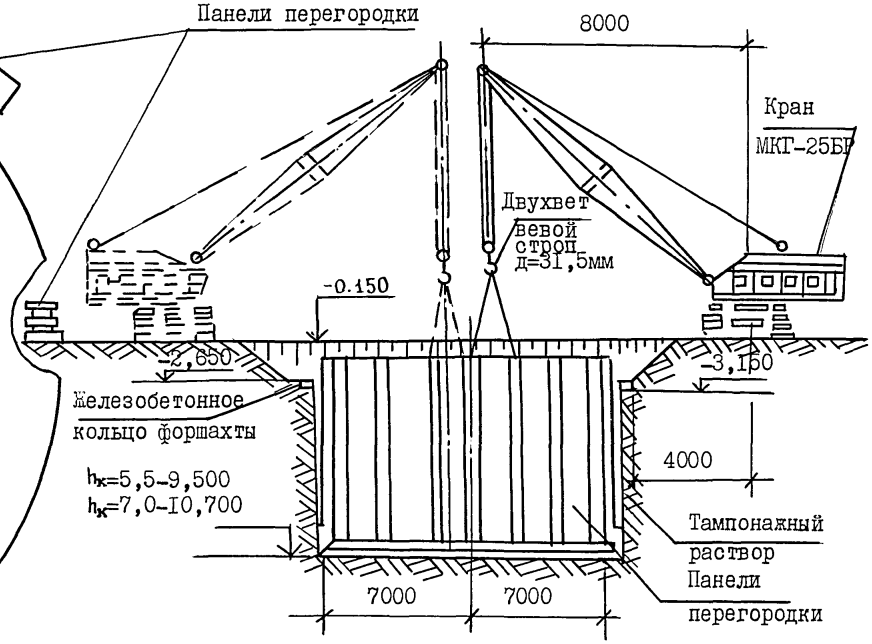
ЦИТП 51 10112

Альбом I

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



РАЗРЕЗ I-I



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

Привязан

Инв. №

ТП 902-I-I70.9I-ПЗ

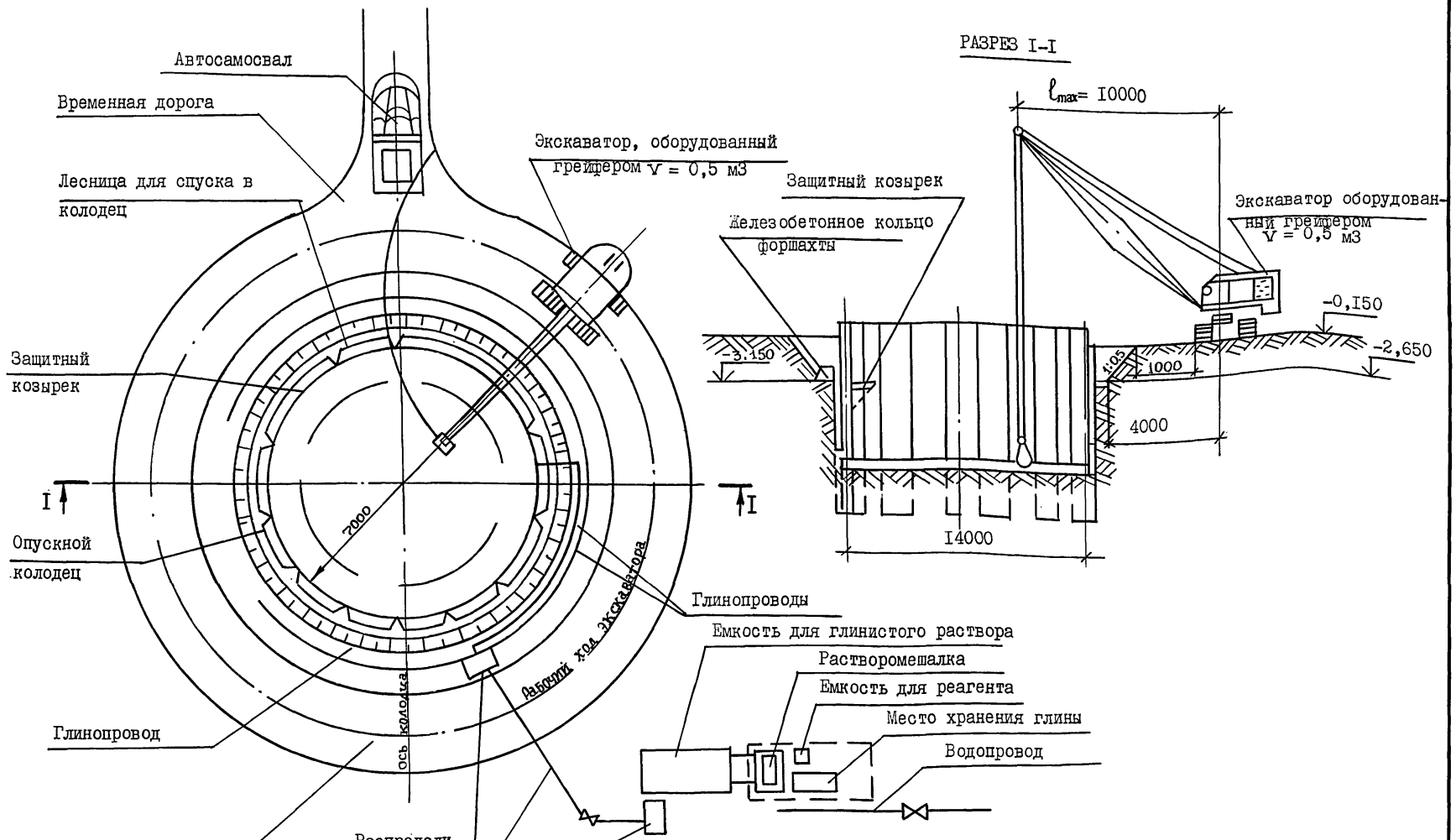
Лист 2I

Копировал 25017-01 26 Формат А3

ЦИТП 51-10112

Альбом I

РАЗРАБОТКА ГРУНТА ВНУТРИ ОПУСКНОГО КОЛОДЦА ПОДЗЕМНОЙ ЧАСТИ НАСОСНОЙ СТАНЦИИ



Взам. инв. №

Подп. и дата

Инв. № подл.

Привязан

Инв. №

Копировал

ТП 902-I-I70.9I-ПЗ

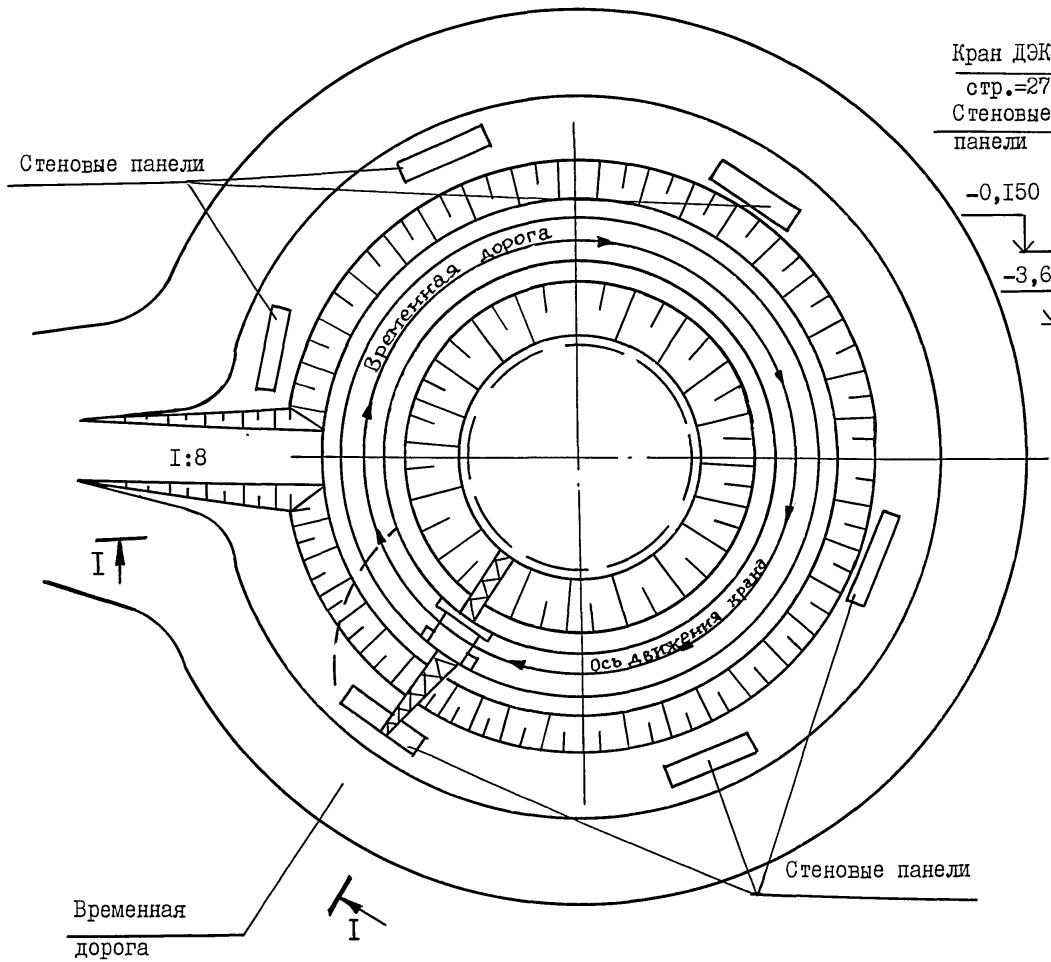
Лист 22

25017-01 27

Формат А3

Альбом I

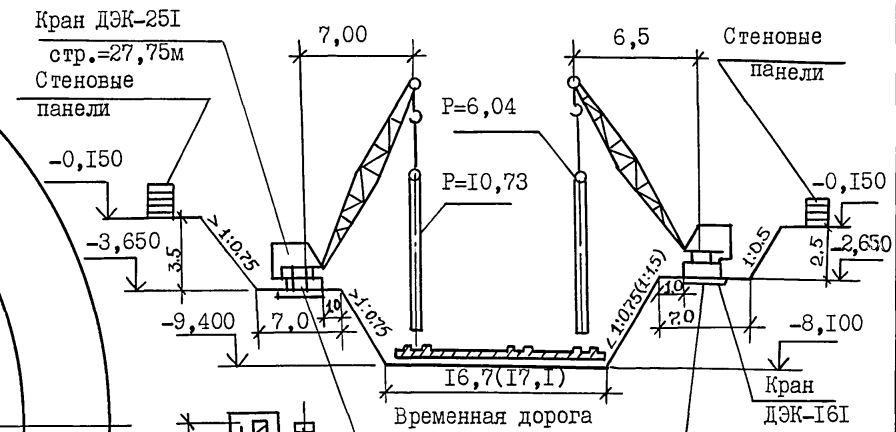
СТРОЙГЕНПЛАН И СХЕМА МОНТАЖА НАРУЖНЫХ СТЕНОВЫХ ПАНЕЛЕЙ ПРИ СТРОИТЕЛЬСТВЕ СБОРНО-МОНОЛИТНОЙ ПОДЗЕМНОЙ ЧАСТИ НАСОСНОЙ СТАНЦИИ В ОТКРЫТОМ КОТЛОВАНЕ ПРИ Нк=4,0м и Нк=5,5м В СУХИХ ГРУНТАХ

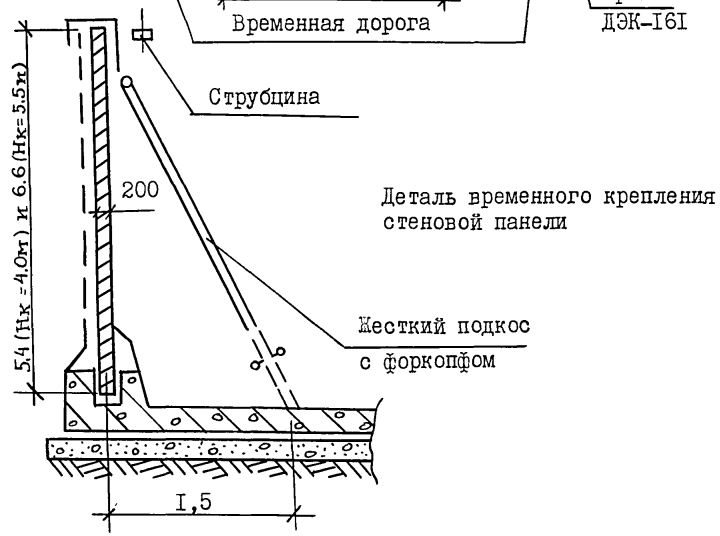


РАЗРЕЗ I-I

при Нк=5,5 м в сухих грунтах

при Нк=4,0м в сухих





Деталь временного крепления стеновой панели

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

Привязан					
Инв. №				ТП 902-I-I70.9I-ПЗ	Лист 23

Копировал 25017-01 28 Формат А3

Альбом I

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

№№ пп	Наименование работ	Ед. изм	Открытый способ						Опускной способ						Стена в грунте			
			Монолитный вариант			Сборно-монолитный вариант			Монолитный вариант			Сборно-монолитный вариант			Сборно-монолитный вариант			
			4,0 м		5,5м	4,0 м		5,5м	5,5м	7,0м		5,5м	7,0м		5,5м		7,0м	
			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	сухой грунт	мокрый грунт
	Земляные работы																	
I	Выемка	м3	4II3	688I	4777	6279	9852	78I9	2767	2944	2944	2767	2944	2944	2456	2487	2886	29I7
2	Насыпь	м3	2584	5253	3044	4767	8I85	6204	II89	I027	I027	I2I5	I027	I027	970	970	I0I4	I0I4
3	Общий объем перерабатываемого грунта	м3	I3394	24268	I5642	22092	360I8	28046	7537	7577	7577	7787	7577	7577	6765	6827	77I3	7775
4	Устройство бетонных конструкций	м3	I24,5	I24,5	I24,5	82,7	82,7	I20,7	I22,I	I2I,8	I22,I	II8,2	II0,2	II0,2	II7,5	II7,5	I09,5	I09,5
5	Устройство монолитных железобетонных конструкций	м3	220,5	239,3	266,6	II7,6	I39,3	I39,3	320,0	320,8	337,8	I8I,0	I77,5	I94,2	I38,7	I55,7	I84,5	2I6,7
6	Монтаж сборных железобетонных конструкций	м3	4I,6	4I,6	4I,6	I09,6	I09,6	I53,4	48,2	46,8	46,8	I72,I	I89,8	I89,8	I3I,I	I3I,I	I74,25	I74,2
7	Отделочные работы	м2	692,6	I025,0	682,8	966,9	I324,5	99I,3	I047,8	692,6	II39,9	I457,9	II58,6	I649,I	I076,9	I5I2,2	II58,7	I649,I
8	Кирпичная кладка	м3	I45	I5I	I45	I45	I5I	I45	I5I	I45	I5I	I5I	I45	I5I	I45	I5I	I45	I5I
9	Трудозатраты нормативные	ч.ч	I5943 I3263	I8988 I4656	I6986 I4075	I6985 I3400	2067I I5I05	I8443 I423I	I9288 I5OI9	I7686 I425I	I9765 I5300	I9440 I502I	I8404 I4507	20358 I5585	I7659 I3635	I9656 I4646	I8603 I4I95	20322 I526I
I0	Продолжительность	дн.	I60	I8I	I85	I58	I78	I77	I77	I83	I95	I80	I88	202	I90	203	208	223

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

Привязан

Инв. №

ТП 902-I-I70.9I-ПЗ

Лист 24

Копировал

25017-01 29

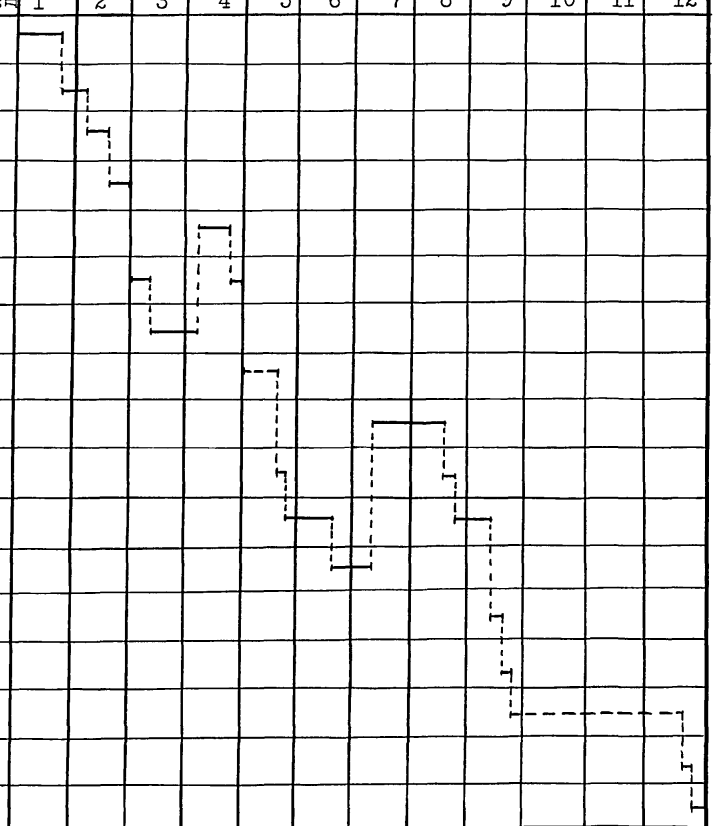
Формат А3

Календарный график. Монолитный вариант.
Нк=4,0 м. Открытый способ в сухих грунтах

№№ пп	Обоснование трудозатрат	Наименование работ	Един. 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	СНиП 4-I-II п.8	Разработка сухого грунта экскаватором 0,65 м3 в отвал	I000 м3	3,939	-	-	I7,8	70	I	2	4
2	СНиП 4-I-83 п.2	Добор вручную в траншее глубиной более 3м с подъемным краном	I00 м3	0,45	I62	73	-	-	2	2	2
3	СНиП 4-I-22 п.8	Разработка грунта экскаватором 0,65 м3 в а/самосвалы	I000 м3	I,4	-	-	22,8	32	I	2	2
4	СНиП 4-6-I п.I	Устройство бетонной подготовки из бетона	м3	I9,I	I,37	26	-	-	2	I	2
5	СНиП 4-6-27 п.I	Устройство монолитного ж/б днища н/ст	м3	55,7	4,02	224	-	-	4	2	3
6	ЕНиР 4-I-34	Установка и разборка опалубки.	м2	I86	0,88	I64	-	-	4	2	3
7	ЕНиР 4-I-45	Установка и сварка арматурных каркасов	т	7,0	9	63	-	-	2	I	4
8		Технологический перерыв									3
9	ЕНиР 4-I-49 т.3	Устройство круглых стен н/ст из бетона	м3	83,5	I,I	92	-	-	2	I	6
I0	ЕНиР 4-I-33	Установка и разборка инвентарных лесов	I00 м	2,88	I5,33	44	-	-	3	I	2
II	ЕНиР 4-I-36	Установка и разборка опалубки	м2	396	I,33	447	-	-	4	2	7
I2	ЕНиР 4-I-46	Установка и сварка арматурных каркасов	т	4,29	I3,0	56	-	-	2	I	4
I3	ЕНиР 4-I-49 т.3	Устройство ж/б стен и перегородок из бетона	м3	27,7	I,6	44	-	-	2	2	I
I4	ЕНиР 4-I-49	Набетонка по днищу в приемном резервуаре	м3	45,0	0,22	I0	-	-	2	I	I
I5		Технологический перерыв									I4
I6	СНиП 4-7-3I п.5	Засыпка траншей бульдозером 59 кВт	I000 м3	2,286	-	-	4,5	I0	I	I	I
I7	СНиП 4-7-7 п.3	Укладка сб.ж/б балок перекрытий	шт.	6	3,86	24	0,56	4	2	I	I

МЕСЯЦЫ: I | 2 | 3

НЕДЕЛИ: I 2 3 4 5 6 7 8 9 I0 II I2



Взам. инв. №

Подп. и дата

Инв. № подл.

Привязан

Инв. №

ТП 902-I- I70.9I-ПЗ

Лист 25

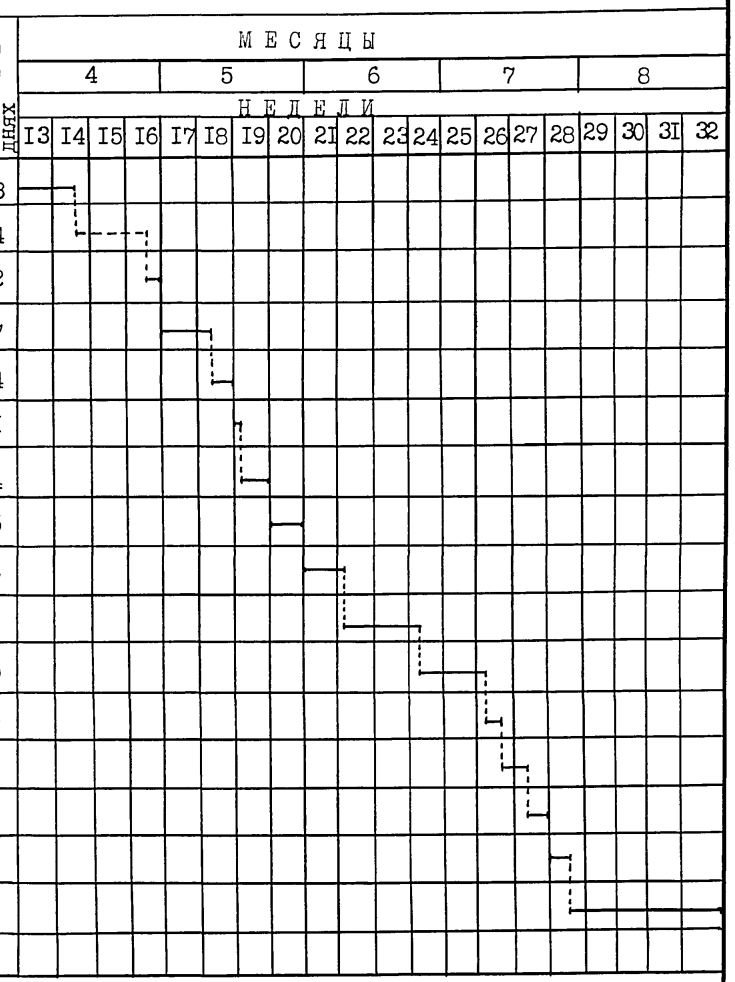
Копировал

25017-01 30

Формат А3

Альбом I

№№ пп	Обоснование трудозатрат	Наименование работ	Единица измерения	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
I8	СНиП 4-6-I5 п.6	Устройство монолитных ж/б балок перекрытий	м3	I8,2	I3,8	25I	-	-	4	I	8
I9		Технологический перерыв									I4
20	СНиП 4-7-2 п.4	Укладка плит перекрытия	шт	39	I,63	64	0,I69	7	4	I	2
2I	ЕНиР 4-I-49 т.2	Устройство монолитных ребристых перекрытий	м3	I6,I	I3,9	224	-	-	4	I	7
22	ЕНиР II-55	Устройство подстилающих песчаных слоёв	м3	39,0	3,0	II7	-	-	2	2	4
23	ЕНиР II-55	Устройство цементных стяжек	I00 м2	I,4	I8,8	26	-	-	2	2	I
24	ЕНиР II-I35	Устройство покрытий на цем.растворе из керамических плиток	I00 м2	I,4	I08	I5I	-	-	2	2	4
25	Е6-248	Торкретштукатурка стен и днища приемного резервуара	м2	I65,9	I,44	239	-	-	3	2	5
26	ЕНиР 6-30	Монолитные бетонные фундаменты под оборудование	м3	5,3	4,35	23	-	-	4	I	6
27		Неучтенные работы.									II
28	ЕНиР 3-7-2	Надземная часть Стены из керамического кирпича	м3	I2I,49	3,9	474	-	-	3	2	I0
29	ЕНиР 4-8-7	Укладка сборных ж/б перемычек, опорных подушек и плит перекрытия	шт	57	I,I	63	-	-	4	I	2
30	ЕНиР 3-II п.5	Перегородки из кирпича	м2	I67,26	0,43	80	-	-	2	2	3
3I	ЕНиР 7-Iа	Устройство кровли рулонной плоской трехслойной	I00 м2	2,4	37,6	90	-	-	2	2	3
32		Неучтенные работы									3
33		Монтаж технологического оборудования				I49I	-	-	4	2	23



Взам. инв. №

Подл. и дата

Инв. № подл.

Привязан

Инв. №

ТП 902-I-I70.9I-ПЗ

Лист 26

Копировал

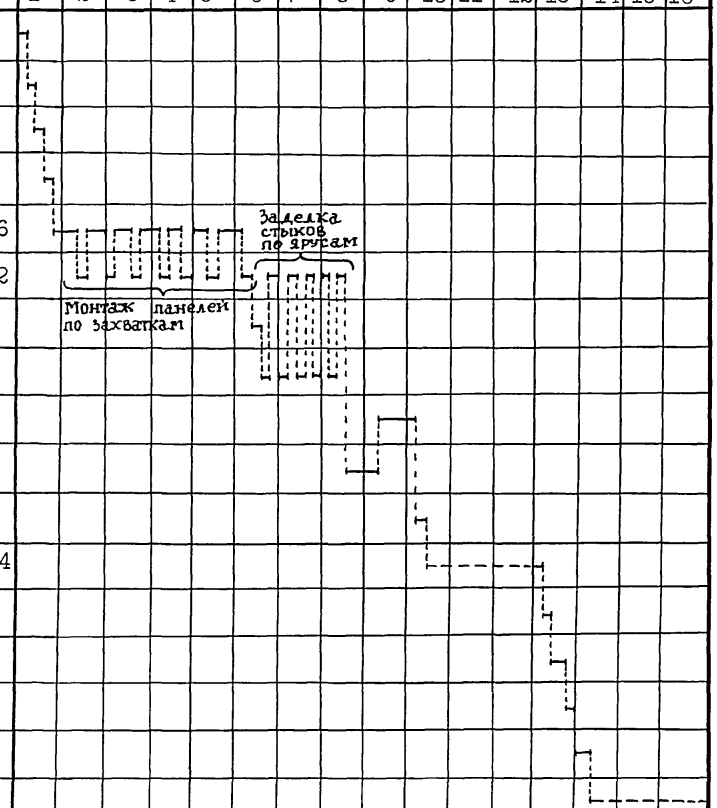
25017-01 31

Формат А3

Альбом I

Календарный график. Сборно-монолитный вариант.
$H_к$ = 5,5 м. "Стена в грунте" 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	СНиП4-I--II п.8	Разработка грунта экскаватором 0,65 м3 в отвал	I000 м3	0,552	-	-	I7,8	I0	I	I	I
2	СНиП4-I-83 п.2	Добор грунта бульдозером 96 квт	I00 м3	0,57	-	-	7,75	5	I	I	I
3	ЕНиР4-I--49 т.I	Устройство форшахты	м	32,4	0,23	8	-	-	2	I	I
4	СНиП4-I-29 п.5	Разработка воротниковой траншеи бульдозером 96 квт	I000 м3	0,02I	-	-	7,75	I	I	I	I
5	Е5-833	Разработка траншеи установкой с плоским грейфером	м3	297	I,65	490	-	-	2	2	I6
6	СНиП4-7-24 п.5	Монтаж сборных ж/б панелей с заделкой стыков	м3	68,I2	4,72	463	0,I63	I6	5	I	I2
7	СНиП4-I-29 п.5	Разработка грунта бульдозером 96 квт	I000 м3	I,203	-	-	7,75	9	I	I	I
8	СНиП4-I-22 п.8	Разработка грунта экскаватором 0,65 м3 в а/самосвалы	I000 м3	I,29	-	-	22,8	29	I	I	5
9	СНиП4-6-27 п.I	Устройство монолитного плоского ж/б днища	м3	67,9	4,02	273	-	-	4	2	4
I0	ЕНиР4-I-45	Установка и сварка арматурных каркасов	т	6,8	9	6I	-	-	2	I	4
II	ЕНиР4-I-49	Набетонка по днищу в приемном резервуаре	м3	36,2	0,22	8	-	-	I	I	I
I2		Технологический перерыв									I4
I3	ЕНиР4-I-8 т.2	Установка несущих панелей перегородок	м3	I7,46	I,0	I8	-	-	5	I	I
I4	ЕНиР4-I-49 т.3	Монолитные ж/б участки перегородок	м3	I5,6	I,6	25	-	-	2	I	2
I5	СНиП4-I-3I п.5	Засыпка траншей и котлованов бульдозером 96 квт	I000 м3	0,97	-	-	4,5	4	I	I	I
I6	ЕНиР4-I-49 т.2	Монолитный ж/б пояс по стенам	м3	I7,8	I,4	25	-	-	2	I	2
I7		Технологический перерыв									I4



Привязан

Инв. №

ТП 902-I-I70.9I-ПЗ

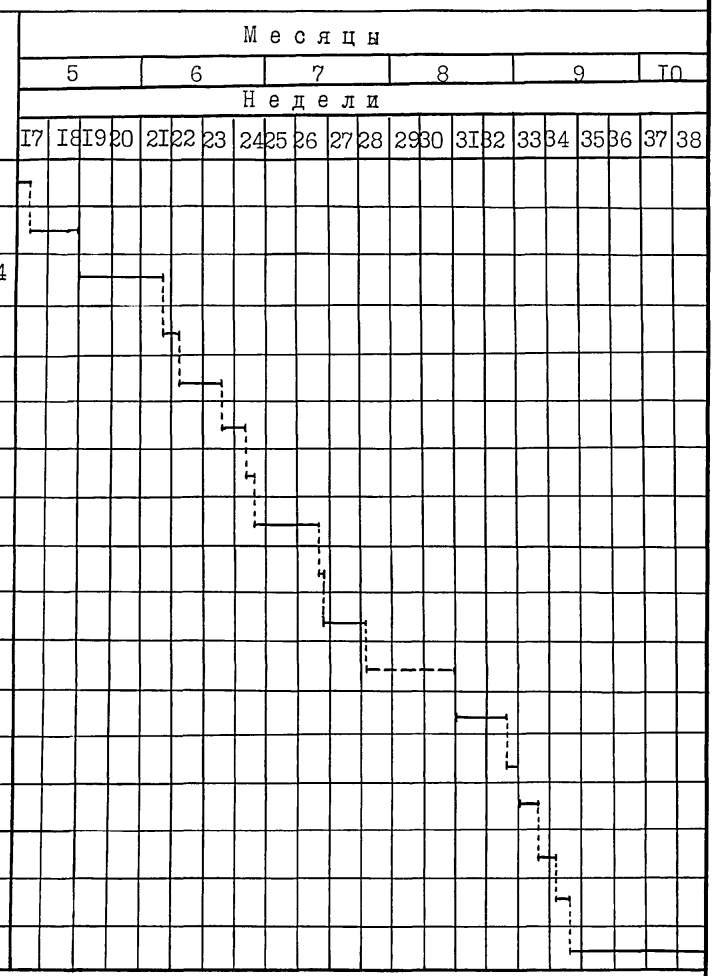
Лист 27

Копировал 25017-01 32 Формат А3

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

Альбом I

№№ пп	Обоснование трудозатрат	Наименование работ	Единица измерен.	Количество	Трудоемкость чел.час. на ед.	Трудоемкость чел.час. всего	Трудоемкость маш.час. на ед.	Трудоемкость маш.час. всего			
I8	СНиП4-7-7 п.3	Монтаж сборных балок перекрытия	шт	6	3,86	24	0,56	4	2	I	2
I9	СНиП4-6-I5 п.6	Устройство монолитных ж/б балок перекрытий	м3	I8,2	I3,8	25I	-	-	4	I	8
20		Технологический перерыв									I4
2I	СНиП4-7-2 п.4	Укладка плит перекрытий	шт	39	I,63	64	0,I69	7	4	I	2
22	СНиП4-6-I6 п.5	Устройство ребристых ж/б перекрытий	м3	I6,I	I3,9	224	-	-	4	I	7
23	ЕНиР II-55	Устройство подстилающих слоев из песка	м3	39	3,0	II7	-	-	4	I	4
24	ЕНиР II-55	Устройство цементной стяжки	I00 м2	0,87	I8,8	I6	-	-	2	I	I
25	ЕНиР II-I35	Устройство покрытий из керамических плиток	I00 м2	I,43	I08	I54	-	-	2	I	I0
26	ЕНиР 6-30	Монолитные бетонные фундаменты под оборудование	м3	5,3	4,35	23	-	-	4	I	I
27	ЕНиР II-I35	Торкретштукатурка стен и днища приемного резервуара	м2	I42,94	I,44	206	-	-	4	I	7
28		Неучтенные работы									I4
29	ЕНиР 3-7-2	Надземная часть Стены из керамического кирпича	м3	I2I,49	3,9	474	-	-	4	2	8
30	ЕНиР 4-8-7	Укладка сборных ж/б перемычек, опорных подушек и плит перекрытий	шт	57	I,I	63	-	-	4	I	2
3I	ЕНиР 3-II п.5	Перегородки из кирпича	м2	I67,26	0,43	80	-	-	2	2	3
32	СНиП 4-I2-I п.3	Устройство кровли рулонной трехслойной	I00 м2	2,4	37,6	90	-	-	2	2	3
33		Неучтенные работы									2
34		Монтаж технологического оборудования				I49I	-	-	4	2	23



Взам. инв. №

Подп. и дата

Инв. № подл.

Привязан

Инв. №

ТП 902-I-I70.9I-ПЗ

Лист 28

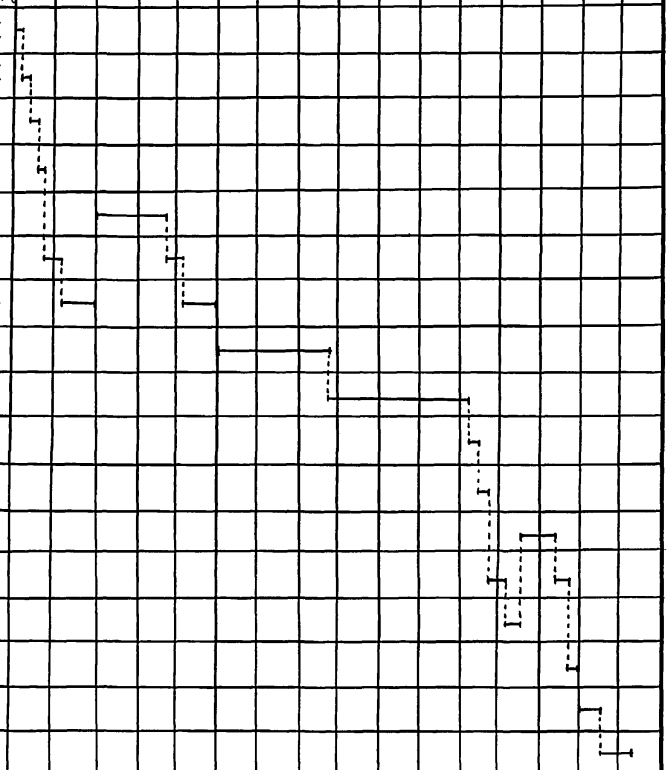
Копировал 25017-01 33 Формат А3

Альбом I

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

№№ пп	Обоснование трудозатрат	Наименование работ	Единица измерен.	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	СНиП 4-I-II п.8	Разработка грунта экскаватором 0,65 м3 в отвал	I000 м3	0,94I	-	-	I7,8	I7	I	2	I
2	СНиП 4-I-22 п.8	Разработка грунта экскаватором 0,65 м3 на автосамосвалы	I000 м3	0,332	-	-	22,8	8	I	I	I
3	СНиП 4-I-29 п.5	Добор грунта бульдозером 96 кВт	I000 м3	0,086	-	-	7,75	I	I	I	I
4	ЕНиР 4-I-49 т.I	Устройство форшахты	м3	25,3	0,23	6	-	-	2	I	I
5	ЕНиР 4-I-49 т.3	Возведение конструкций ж/б опускных колодцев	м3	I35,I	I,I	I49	-	-	2	I	9
6	ЕНиР 4-I-33	Установка и разборка инвентарных лесов	I00м	4,2	I5,33	64	-	-	2	I	4
7	ЕНиР 4-I-36	Устройство и разборка опалубки	м2	484	I,I3	547	-	-	4	2	8
8		Технологический перерыв									I4
9	СНиП 4-6-I8 п.5	Опускание ж/б колодца и разработкой грунта краном с грейфером	I00 м3	I4,75	58	855	-	-	3	2	I7
I0		Выравнивающий слой из втрамбованного в грунт щебня толщиной 60 мм	м3	I0,23	0,7I9	8	-	-	I	I	I
II	СНиП 4-6-I п.I	Бетонная подготовка толщ. I00мм	м3	I7,05	I,37	24	-	-	2	I	2
I2	ЕНиР 4-I-49	Устройство монолитного ж/б днища опускного колодца	м3	67,9	0,8I	55	-	-	2	I	4
I3	ЕНиР 4-I-34К=I,I5	Установка и разборка опалубки	м2	I70	0,88	I50	-	-	4	I	4
I4	ЕНиР 4-I-44	Установка и сварка арматурных каркасов	т	8,9	2,4	2I	-	-	2	I	2
I5	ЕНиР 4-I-49	Устройство набетонки по днищу	м3	45	0,22	I0	-	-	2	I	I
I6		Технологический перерыв									3
I7	ЕНиР 4-I-49 т.3	Устройство ж/б перегородок	м3	38,9	I,6	62	-	-	2	I	4

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



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

Привязан

Инв. №

ТП 902-I-I70.9I-ПЗ

Лист 29

Копировал

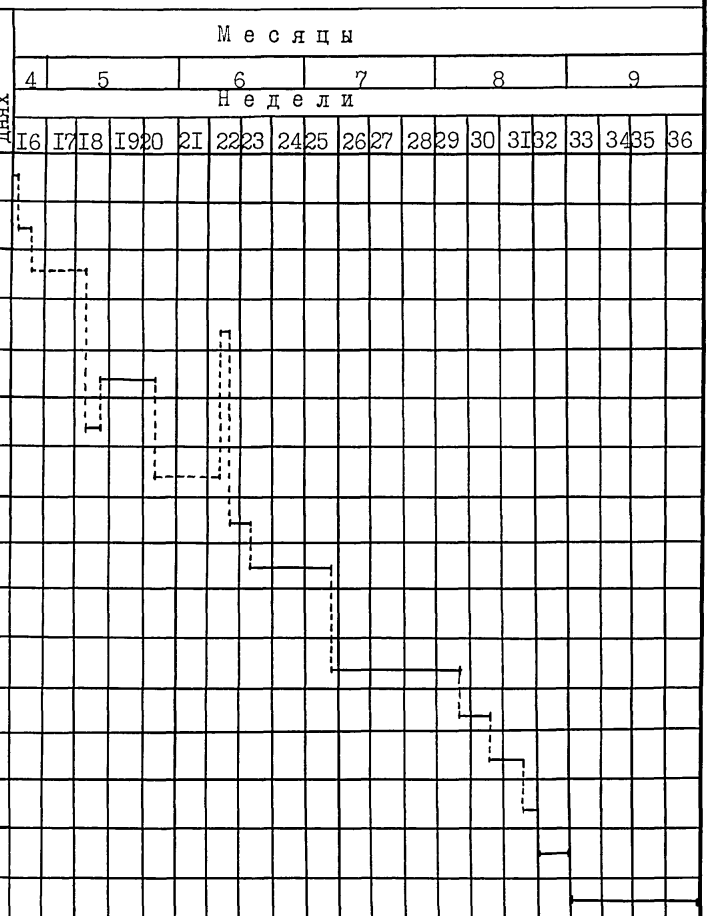
25017-01 34

Формат А3

ЦИТП 51 10112

Альбом I

№№ пп	Обоснование трудозатрат	Наименование работ	Единица измерен.	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
I8	ЕНиР2-I--I5 т.2	Перемещение грунта бульдозером в обратную засыпку	I000 м3	I,027	-	-	8,58	9	I	I	I
I9	ЕНиР 4-I -49 т.2	Монолитное ж/б обвязочное кольцо	м3	I7,8	I,4	25	-	-	2	I	2
20		Технологический перерыв									I4
2I	ЕНиР4-I--49 т.2	Устройство монолитных ребристых перекрытий	м3	I6,I	0,8I	I3	-	-	2	I	I
22	СНиП4-6--I5 п.6	Устройство монолитных ж/б балок перекрытий	м3	35,2	I3,8	486	-	-	4	2	8
23	СНиП4-7--7 п.3	Укладка сборных ж/б балок перекрытий	шт	6	3,86	24	0,56	4	2	I	2
24		Технологический перерыв									I4
25	СНиП4-7--2 п.4	Укладка плит перекрытий	шт	39	I,63	64	0,I69	7	2	I	4
26		Неучтенные работы									I2
		Надземная часть									
27	ЕНиР3-7-т.2	Стены из керамического кирпича	м3	I2I,49	3,9	474	-	-	3	I	20
28	ЕНиР4-I--7	Укладка сборных ж/б перемычек, опорных подушек и плит перекрытий	шт	57	I,I	63	-	-	2	I	4
29	ЕНиР 3--II п.5	Перегородки из кирпича	м2	I67,26	0,43	80	-	-	2	I	5
30	ЕНиР 7-Iа	Устройство кровли рулонной плоской трехслойной	I00 м2	2,4	I4,I	34	-	-	2	I	2
3I		Неучтенные работы									5
32		Монтаж технологического оборудования				I49I	-	-	4	2	23



Взам. инв. №

Подп. и дата

Инв. № подл.

Привязан

Инв. №

ТП 902-I-I70.9I-ПЗ

Лист 30

Копировал

25017-01 35

Формат А3

Альбом I

Технико-экономические показатели

Состав проектной документации	Нк = 4,0 м								Нк = 5,5 м							
	Сборно-монолитный вариант				Монолитный вариант				Сборно-монолитный вариант							
	Открытый способ				Открытый способ				Открытый способ		Опускной способ		"Сборная стена в грунте"			
	в сухих грунтах		в мокрых грунтах		в сухих грунтах		в мокрых грунтах		в сухих грунтах		в мокрых грунтах		в сухих грунтах		в мокрых грунтах	
	проект	технич решен	проект	технич решен	проект	технич решен	проект	технич решен	проект	технич решен	проект	технич решен	проект	технич решен	проект	технич решен
I	2	3	4	5	6	7	8	9	I0	II	I2	I3	I4	I5	I6	I7
Проектная производительность																
- годовая т.м3/год	II680	II680	II680	II680	II680	II680	II680	II680	II680	II680	II680	II680	II680	II680	II680	II680
- суточная м3/ч	3200	3200	3200	3200	3200	3200	3200	3200	3200	3200	3200	3200	3200	3200	3200	3200
- расчетная единица	I200	I200	I200	I200	I200	I200	I200	I200	I200	I200	I200	I200	I200	I200	I200	I200
Себестоимость перекачки Iм3 сточных вод, коп	0,50	0,5I	0,5I	0,5I	0,50	0,50	0,50	0,5I	0,5I	0,5I	0,5I	0,5I	0,5I	0,5I	0,5I	0,5I
Приведенные затраты тыс.руб.	7I,28	72,86	72,68	73,23	70,67	7I,I4	7I,74	72,20	72,67	73,39	74,99	75,80	74,99	75,4I	75,88	76,43
- на расчетный показатель, руб.	59,40	59,88	60,57	6I,0I	58,89	59,28	59,78	60,I7	60,56	6I,I6	62,49	63,I7	62,49	62,84	63,23	63,69
Площадь, м2	439,6I	439,6I	439,6I	439,6I	439,6I	439,6I	439,6I	439,6I	439,6I	439,6I	439,6I	439,6I	439,6I	439,6I	439,6I	439,6I
м2/расч.ед.	0,37	0,37	0,37	0,37	0,37	0,37	0,37	0,37	0,37	0,37	0,37	0,37	0,37	0,37	0,37	0,37
Сметная стоимость строительства тыс.руб.	I33,84	I37,II	I43,76	I46,50	I29,68	I32,I4	I37,0I	I39,46	I43,37	I47,58	I59,22	I64,06	I54,95	I6I,39	I6I,86	I68,4I
руб./расч. ед.	III,5	II4,3	II9,8	I22,I	I08,7	II0,I	II4,2	II6,2	II9,5	I22,9	I32,7	I36,7	I29,I	I34,5	I34,9	I40,3
В том числе СМР, т.руб.	88,40	89,I5	98,32	98,54	84,24	84,I8	9I,57	9I,50	98,I3	99,62	II3,78	II6,I0	I09,5I	II3,43	II6,42	I20,45
на I м2 площади, руб.	20I,08	202,79	223,22	224,I5	I9I,62	I94,48	208,30	208,I3	223,22	226,09	258,82	264,09	249,II	258,02	264,82	273,99

Взам. инв. №

Подп. и дата

Инв. № подл.

Привязан

Инв. №

ТП 902-I-I70.9I-ПЗ

Лист 3I

Копировал

25017-01 36

Формат А3

I	2	3	4	5	6	7	8	9	I0	II	I2	I3	I4	I5	I6	I7
Удельный вес прогрессивных видов СМР, %	I8,I	-	I6,4	-	5,0	-	4,6	-	23,9	-	65,2	-	27,7	-	26,I	-
Трудоемкость строительства нормативная, чел./ч/построечные, чел.-ч	I6985 I3400	I7I56	2067I I5I05	208I3	I5943 I3263	I59I3	I8988 I4656	I8958	I8443 I423I	I8439	I9440 I502I	I9582	I7659 I3635	I7923	I9658 I4646	I9835
чел.ч/расч.ед.нормат./ построечн.	I4,I5 II,I7	I4,30	I7,22 I2,59	I7,33	I3,29 II,05	I3,26	I5,82 I2,2I	I5,80	I5,37 II,86	I5,37	I6,20 I2,52	I6,32	I4,7I II,36	I4,94	I6,38 I2,20	I6,53
т.чел.-ч/млн.руб. СМР нормат./	I92,I4 I5I,58	I92,44	2I0,24 I53,63	2II,2I	I89,26 I57,44	I89,04	207,36 I60,05	207,I9	I87,94 I45,02	I85,09	I70,86 I32,02	I68,66	I6I,25 I24,5I	I58,00	I68,85 I25,80	I64,67
Расход строительных материалов:																
цемент, приведенный к М 400, т	II5,4	I08,7	I2I,8	II4,0	I26,3	II6,8	I3I,8	I2I,8	I35,7	I23,6	I45,6	I30,7	I42,9	I25,5	I47,9	I29,5
т/расц.. е.	0,09	0,09	0,I0	0,09	0,II	0,09	0,II	0,I0	0,II	0,I0	0,I2	0,II	0,I2	0,II	0,I2	0,II
т/млн.руб. СМР	I305	I2I9	I239	II57	I499	I388	I439	II3I	I383	I48I	I280	II26	I305	II06	I352	I075
Сталь, приведенная к классу А-I и Ст3	54,7	6I,0	55,8	64,0	49,7	58,4	5I,5	6I,4	6I,5	7I,8	80,I	76,8	70,7	73,3	7I,9	75,3
т/расч.ед.	0,05	0,05	0,05	0,05	0,04	0,05	0,04	0,05	0,05	0,06	0,07	0,06	0,06	0,06	0,06	0,06
т/млн.руб. СМР	6I9	684	568	649	589	694	562	67I	627	746	704	66I	645	629	6I7	625
лесоматериалы, приведенные к круглому лесу, м3	5,79	6,39	5,79	6,39	5,79	6,39	5,79	6,39	5,79	6,39	5,79	6,39	5,79	6,39	5,79	6,39
м3/расч.ед.	0,005	0,005	0,005	0,005	0,005	0,005	0,005	0,005	0,005	0,005	0,005	0,005	0,005	0,005	0,005	0,005
м3/млн.руб. СМР	65,5	64,9	58,9	58,7	73,3	68,8	63,2	63,3	59,0	58,I	50,9	49,8	52,8	5I,0	49,7	48,I
Годовая потребность в тепле, ГДЖ	860,2	860,2	860,2	860,2	860,2	860,2	860,2	860,2	860,2	860,2	860,2	860,2	860,2	860,2	860,2	860,2
ГДЖ/расч.ед.	0,72	0,72	0,72	0,72	0,72	0,72	0,72	0,72	0,72	0,72	0,72	0,72	0,72	0,72	0,72	0,72
В электроэнергии, МВт.ч.	2568	2568	2568	2568	2568	2568	2568	2568	2568	2568	2568	2568	2568	2568	2568	2568
квт.ч/расч.ед.	2,I4	2,I4	2,I4	2,I4	2,I4	2,I4	2,I4	2,I4	2,I4	2,I4	2,I4	2,I4	2,I4	2,I4	2,I4	2,I4

Примечание: В качестве аналога приняты типовые проекты 902-I-84.84÷9I.84, а также утвержденные технические решения. Стоимостные показатели аналога приведены в ценах I984 г.

Альбом I

Взам. инв. №

Подп. и дата

Инв. № подл.

Привязан

Инв. №

ТП 902-I-I70.9I-ПЗ

Лист 32

Копировал 25017-01 37 Формат А3

ЦИТП 51 10112

Альбом I

Состав проектной документации	Нк = 5,5 м				Нк = 7,0 м										
	Монолитный вариант				Сборно-монолитный вариант							Монолитный вариант			
	Открытый способ		Опускной способ		Опускной способ				"Сборная стена в грунте"			Опускной способ			
	в сухих грунтах		в мокрых грунтах		в сухих грунтах		в мокрых грунтах		в сухих грунтах		в мокрых грунт.	в сухих грунтах		в мокрых грунтах	
	проект	техн. решен.	проект	техн. решен.	проект	техн. решен.	проект	техн. решен.	проект	техн. решен.	проект	проект	техн. решен	проект	ранее выпущ.
	I8	I9	20	2I	22	23	24	25	26	27	28	29	30	3I	32
Проектная производительность															
- годовая т.м3/год	II680	II680	II680	II680	II680	II680	II680	II680	II680	II680	II680	II680	II680	II680	II680
- суточная м3/ч	32000	32000	32000	32000	32000	32000	32000	32000	32000	32000	32000	32000	32000	32000	32000
- расчетная единица	I200	I200	I200	I200	I200	I200	I200	I200	I200	I200	I200	I200	I200	I200	I200
Себестоимость перекачки Iм3 сточных вод, коп.	0,50	0,5I	0,5I	0,5I	0,5I	0,5I	0,5I	0,5I	0,5I	0,5I	0,52	0,5I	0,5I	0,5I	0,5I
Приведенные затраты тыс.руб	7I,7I	7I,82	73,46	73,86	75,2I	75,46	76,55	76,80	75,65	75,87	77,II	73,04	73,6I	74,I9	74,62
- на расчетный показатель, руб	59,76	59,85	6I,20	6I,54	62,68	62,88	63,79	64,00	63,04	63,23	64,26	60,86	6I,34	6I,82	62,I8
Площадь, м2	439,6I	439,6I	439,6I	439,6I	439,6I	439,6I	439,6I	439,6I	439,6I	439,6I	439,6I	439,6I	439,6I	439,6I	439,6I
м2 расч.ед.	0,37	0,37	0,37	0,37	0,37	0,37	0,37	0,37	0,37	0,37	0,37	0,37	0,37	0,37	0,37
Сметная стоимость строительства тыс.руб	I36,79	I36,80	I48,7I	I50,8I	I60,73	I6I,75	I69,93	I70,9I	I63,75	I64,58	I73,72	I45,88	I49,06	I53,77	I55,96
руб./расч.ед.	II3,9	II4,0	I23,9	I25,7	I33,9	I34,8	I4I,6	I42,4	I36,5	I37,2	I44,80	I2I,37	I24,2	I28,I	I29,9
В том числе СМР, т.руб	9I,35	88,84	I03,27	I02,85	II5,29	II3,79	I24,49	I22,95	I28,28	II6,62	I28,28	I00,44	I0I,I0	I08,33	I08,00
На Iм2 площади, руб	207,79	202,09	234,9I	233,96	262,26	258,84	283,I8	279,68	29I,80	265,28	29I,80	228,48	229,98	246,42	245,67

Взам. инв. №

Подп. и дата

Инв. № подл.

Привязан

Инв. №

ТП 902-I-I70.9I-ИЗ

Лист 33

Копировал

25017-01 38

Формат А3

Альбом I

	18	19	20	21	22	23	24	25	26	27	28	29	30	31	32
Удельный вес прогрессивных видо СМР,%	48,0		60,7		65,5		67,1		29,3		27,0	61,2		62,6	
Трудоемкость строительства нормативная, чел/ч, построечные, чел.ч	16986 / 14075	16768	19288 / 15019	19342	18603 / 14195	18382	20358 / 15585	29298	18603 / 14195	18557	20922 / 15261	17686 / 14251	17863	19765 / 15300	19859
чел.ч/расч.ед. нормат./ построечн.	14,15 / 11,73	13,97	16,07 / 12,52	16,12	15,50 / 11,83	15,31	16,97 / 12,98	16,92	15,50 / 11,83	15,46	17,44 / 12,71	14,74 / 11,88	14,88	16,47 / 12,75	16,55
т/чел.-ч/млн.руб.СМР нормат./ построечн.	185,94 / 154,08	188,74	186,69 / 132,00	188,06	186,77 / 137,45	161,54	163,53 / 125,19	165,09	145,0 / 110,6	159,12	163,09 / 118,96	176,09 / 141,89	176,69	182,45 / 141,24	183,88
Расход строительных материалов: цемент, приведенный к М 400,т	138,4	124,1	143,9	131,8	146,8	131,5	156,8	141,5	145,2	127,5	154,8	153,5	135,8	163,5	139,8
т/расч.ед.	0,12	0,11	0,12	0,11	0,12	0,11	0,13	0,12	0,12	0,11	0,13	0,13	0,11	0,13	0,12
т/млн.руб.СМР	1515	1397	1393	1281	1393	1274	1107	1151	1131	1093	1207	1528	1343	1509	1294
Сталь, приведенная кклассу А-I и Ст3	56,3	68,3	70,1	70,3	82,4	84,8	88,7	91,1	76,2	77,3	82,6	77,0	77,4	79,8	80,2
т/расч.ед.	0,05	0,06	0,06	0,06	0,07	0,07	0,07	0,07	0,06	0,06	0,07	0,06	0,06	0,07	0,07
т/млн.руб.СМР	616	769	679	684	715	745	712	741	594	594	644	634	766	737	743
Материалы, приведенные к круглому лесу, м3	5,79	6,39	5,79	6,39	5,79	6,39	5,79	6,39	5,79	6,39	5,79	5,79	6,39	5,79	6,39
м3/расч.ед.	0,005	0,005	0,005	0,005	0,005	0,005	0,005	0,005	0,005	0,005	0,005	0,005	0,005	0,005	0,005
м3/млн.руб.СМР	63,3	71,9	56,1	62,1	50,2	56,2	46,5	52,0	45,1	54,8	45,1	57,6	57,3	53,4	59,2
Годовая потребность в тепле, ГДЖ	860,2	860,2	860,2	860,2	860,2	860,2	860,2	860,2	860,2	860,2	860,2	860,2	860,2	860,2	860,2
ГДЖ/расч.ед.	0,72	0,72	0,72	0,72	0,72	0,72	0,72	0,72	0,72	0,72	0,72	0,72	0,72	0,72	0,72
В электроэнергии, МВт.ч	2568	2568	2568	2568	2568	2568	2568	2568	2568	2568	2568	2568	2568	2568	2568
квт.ч/расч.ед.	2,14	2,14	2;14	2,14	2,14	2,14	2,14	2,14	2,14	2,14	2,14	2,14	2,14	2,14	2,14

Главный инженер института "Харьковский Водоканалпроект" Г.А.Бондаренко

Главный инженер проекта В.С.Лялюк

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

Привязан

Инв. №

ТП 902-I-I70.9I ПЗ

Лист 34

Копировал 25017-01 (39) Формат А3

gost.e-ecolog.ru