

ТИП ЧАСТЫХ ПРОЕКТОВ
902-1-42 88

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

(СБОРНО-МОСТАЧНЫЙ ВАРИАНТ)

АЛЬБОМ I

КОНСТРУКТИВНАЯ СХЕМА СТР. 2-32

ТИПОВОЙ ПРОЕКТ

902-1-142.98

КАНАЛИЗАЦИОННАЯ НАСОСНАЯ СТАНЦИЯ ПРОИЗВОДИТЕЛЬНОСТЬЮ 120-600 м³/ч,
НАПОРСОМ 6-51 м ПРИ ГЛУБИНЕ ЗАЛЖЕНИЯ ПОДВОДЯЩЕГО КОЛЛЕКТОРА 4,0м
(СВОРНО-ЧУНОЧИСТЫЙ ВАРИАНТ)

АЛЬБОМ I

ПЕРЧЕНЬ АЛЬБОМОВ

АЛЬБОМ I	ПЗ	Пояснительная записка
АЛЬБОМ 2	ТХ	Технология производства
	ВК	Внутренний водопровод и канализация
	OB	Отопление и вентиляция
АЛЬБОМ 3		Общие чертежи
	AP	Архитектурные решения
	КЖI	Конструкции железобетонные
	КМI	Конструкции металлические
АЛЬБОМ 4	КЖИИ	Изделия
	АРИ	Изделия
АЛЬБОМ 5		Подземная часть
	КЖ2	Конструкции железобетонные
	КМ2	Конструкции металлические
	КЖИИ	Изделия

Примененные типовые материалы:

Серия 7.902-4 Бак разрыва струй вместимостью 100 л.

Разработан проектным институтом
"Харьковский Водоканалпроект"

Главный инженер института

Пинчук

Г.А.Бондаренко

Главный инженер проекта

Нарин

В.С.Лялик

АЛЬБОМ 6	ЭМ	Силовое электрооборудование
	АТК	Технологический контроль
АЛЬБОМ 7	Н	Нестандартизированное оборудование
АЛЬБОМ 8	СО	Спецификации оборудования
АЛЬБОМ 9	ВМ	Ведомости потребности в материалах
АЛЬБОМ 10	С	Сметы. Общая часть
АЛЬБОМ II	С	Сметы. Подземная часть

Распространитель ЦГПП (Тбилисский филиал)

Утвержден и введен в действие
Главным управлением проектирования СССР
протокол от 9.08.1988 г. № 53

О Г Л А В Л Е Н И Е

	Стр.
1. 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

Номер альбо- ма	Наимено- вание раз- дела	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 спо- соб в сухих и мокрых грунтах	Открытый спо- соб в сухих грунтах	Открытый спо- соб в сухих и мокрых грун- тах	Открытый спо- соб в сухих и мокрых грун- тах	Сборная сте- на в грунте"	Сборная сте- на в грунте		
			902-I-142.88	902-I-143.88	902-I-144.1.8	902-I-144.2.88	902-I-145.88	902-I-146.1.88	902-I-146.2.88	902-I-147.88
I	ПЗ	Пояснительная записка	+	(из тп 902-I-142.88)	(из тп 902-I-142.88)	(из тп 902-I-142.88)	(из тп 902-I-142.88)	(из тп 902-I-142.88)	(из тп 902-I-142.88)	
2	ТХ	Технология производства								
	ВК	Внутренний водопровод и канализация								
3	ОВ	Отопление и вентиляция	+	(из тп 902-I-142.88)	(из тп 902-I-142.88)	(из тп 902-I-142.88)	(из тп 902-I-142.88)	(из тп 902-I-142.88)	(из тп 902-I-142.88)	
4	АР	Общие чертежи								
	КЖ1	Архитектурные решения								
	КЖ1	Конструкции железобетон- ные	+	(из тп 902-I-142.88)	(из тп 902-I-142.88)	(из тп 902-I-142.88)	(из тп 902-I-142.88)	(из тп 902-I-142.88)	(из тп 902-I-142.88)	
	КЖ1	Конструкции металлические								
5	КЖ1	Изделия	+	(из тп 902-I-142.88)	(из тп 902-I-142.88)	(из тп 902-I-142.88)	(из тп 902-I-142.88)	(из тп 902-I-142.88)	(из тп 902-I-142.88)	
	АРИ	Изделия	+							
6	ЭМ	Подземная часть								
	АТХ	Конструкции железобетонные								
	КМ2	Конструкции металлические								
	КЖ1	Изделия	+	+	+	+	+	+	+	
7	Н	Силовое электрооборудова- ние								
	АТХ	Технологический контроль	+	(из тп 902-I-142.88)	(из тп 902-I-142.88)	(из тп 902-I-142.88)	(из тп 902-I-142.88)	(из тп 902-I-142.88)	(из тп 902-I-142.88)	
8	Н	Нестандартизированное оборудование	+	(из тп 902-I-142.88)	(из тп 902-I-142.88)	(из тп 902-I-142.88)	(из тп 902-I-142.88)	(из тп 902-I-142.88)	(из тп 902-I-142.88)	
9	СО	Спецификации оборудовани	+	(из тп 902-I-142.88)	(из тп 902-I-142.88)	(из тп 902-I-142.88)	(из тп 902-I-142.88)	(из тп 902-I-142.88)	(из тп 902-I-142.88)	
10	ЕМ	Ведомости потребности в материалах	+	+	+	+	+	+	+	
11	С	Сметы. Общая часть	+	(из тп 902-I-142.88)	(из тп 902-I-142.88)	(из тп 902-I-142.88)	(из тп 902-I-142.88)	(из тп 902-I-142.88)	(из тп 902-I-142.88)	
11	С	Сметы. Подземная часть	+	+	+	+	+	+	+	

I. ОБЩАЯ ЧАСТЬ

Канализационная насосная станция предназначена для перекачки хозяйствственно-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" п. а.с. 718551.

"Тиксотропная рубашка" по а.с.566904;

"Раствор строительный" (КЛШР) 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°C;
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 вечномеральными, 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:

Типовой проект разработан в соответствии с действующими нормами и правилами.

Главный инженер проекта

Нары В.С.Лялюк

Таблица I

Тип грунта	Нормативный угол внутреннего трения φ^N	Модуль деформации несжимаемых грунтов E	Плотность грунта γ^N	Нормативное удельное сцепление c ^N	Коэффициент пористости
Сухой	0,49 рад или 28°	15 мПа или $150 \frac{\text{кг}}{\text{см}^2}$	1,8 т/м ³	2 кПа или $0,02 \frac{\text{кг}}{\text{см}^2}$	0,75
Мокрый	0,4 рад или 23°	14 мПа или $140 \frac{\text{кг}}{\text{см}^2}$	1,8 т/м ³	23 кПа или $0,23 \frac{\text{кг}}{\text{см}^2}$	0,75

Коэффициент безопасности по грунту принят $K_g=1$.

Расчетный уровень грунтовых вод принят на 1,0 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 постоянно обслуживаемого персонала.

Космосы

Формат А

T-3019 (1)

1.2. 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 м в монолитном варианте и - 6,0; - 7,8 и - 9,0 м в сборно-монолитном варианте.

Надземная часть прямоугольная, размерами в плане 9,0 x 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 шифра 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.

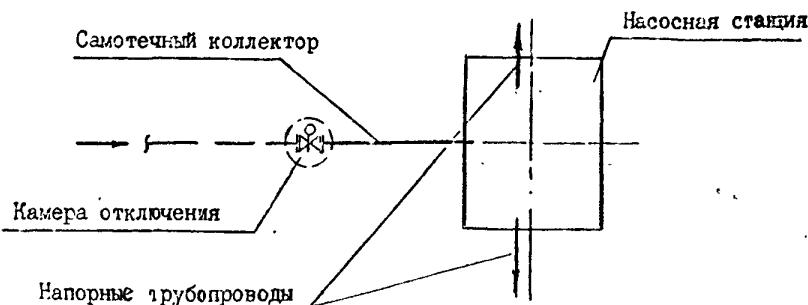
Проектирование камеры отключения в объем настоящего проекта не входит.

В объем данного проекта входят:

- участок самотечного коллектора от последнего колодца до насосной станции длиной 10,0 м;
- насосная станция, участки напорных трубопроводов в пределах границы монтажа.

Схема узла насосной станции приведена на рис. I

Инв. № подп.	Подп. и Акт	Зар. инв. №
7-3019		



2. ТЕХНОЛОГИЧЕСКИЕ РЕШЕНИЯ

Производительность канализационной насосной станции с 3 насосами типа СД (2 рабочих и 1 резервный) составляет 120-660 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.

2.1. Приемный резервуар

Сточные воды поступают по подводящему коллектору в приемный резервуар.

Емкость приемного резервуара насосной станции принята конструктивно и составляет 117 м³, что соответствует ~ 20-минутной максимальной производительности одного из насосов.

Дно приемного резервуара имеет уклон $i = 0,1$ к приемнику, в котором расположены воронки всасывающих трубопроводов.

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

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

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

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

Привязан			

Инв. №

ТП 902-1-142.88-Л3

Лист
2

Копирован

Формат А3

2.2. Помещение решеток

В помещении решеток устанавливаются две решетки механизированные унифицированные РМУ-1Б (I рабочая, I резервная) максимальной пропускной способностью 833 м³/ч и дробилка молотковая Д-3Б для дробления отбросов производительность 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=4,0 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 плате, 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. 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 хозяйствственно-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 агрегаторов 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 предусмотрены: - в надземной части - таль электрическая ТЭ 100-5210-01 г/п 1 т с высотой подъема груза 12 м; - в подземной части - кран ручной грузоподъемностью 1т.

Привязан			

ЛН8.Н

ТП 902-1-142.88-ПЗ

Лист
3

Формат А3

П-2610(1)

Таблица 2.3.1

Марка насоса	Диапазон производительности л/с	Напор, м	Драб. колеса мм	Тип эл.двигателя	Мощность кВт	Частота в/мин	Вес агрегата кг	Насос на гидроуплотнение						Примечание	
								Марка насоса	Производительность л/с	Напор м	Тип эл.двигателя	Мощность кВт	Частота в/мин	Масса кг	
СД 160/45	21,4-44,4-47,8	51-45-43	388	4А200М4У3	37	1150	745	БК2/26	3,0	55	4А100Л4	4,0	1450	63	
СД 160/45а	18,9-40,0-43,06	42,5-36-34,5	358	4А180М4У3	30	1150	665	БК2/26	3,0	45	4А100С4	3,0	1450	77	
СД 160/45б	16,7-35,6-38,3	35-30-29	338	4А180С4У3	22	1150	645	БК2/26	3,0	42	4А100С4	3,0	1450	77	
СД 250/22,5	30,6-69,4-90,3	27,5-22,5-19,5	295	4А200М4У3	37	1150	725	БК2/26	3,0	35	4А100С4	3,0	1450	77	
СД 250/22,5а	27,8-62,5-80,6	22,5-18,5-16	272	4А180М4У3	30	1150	760	БК2/26	3,0	30	4А100С4	3,0	1450	77	
СД 250/22,5б	25-56,9-72,2	20-16-14	260	4А180С4У3	22	1150	620	БК2/26	3,0	25	4А100С4	3,0	1450	77	
СД 160/10	21,1-44,4-54,17	12-10-9	297	4А160С6У3	II	160	420	БК1/16	3,0	18	4АХ80В4	1,5	1450	64	
СД 160/10а	18,9-40,3-48,6	10,6-8,3-7,6	275	4А160С6У3	II	160	490	БК1/16	3,0	15	4АХ80В4	1,5	1450	64	
СД 160/10б	17,2-37,5-44,4	8,6-7,2-6,7	267	4А132М6У3	7,5	160	375	БК1/16	3,0	12	4АХ80В4	1,5	1450	64	
СМ150-125-315/4	30,6-55,6-72,2	34,5-31,5-29	315	4А200Л4У3	45	1150	715	БК2/26	3,0	40	4А100С4	3,0	1450	77	
СМ150-125-315а/4	26,4-49,6-63,9	28,5-26,5-24,5	295	4А200М4У3	37	1150	675	БК2/26	3,0	35	4А100С4	3,0	1450	77	
СМ150-125-315б/4	22,8-40,3-54,2	22,5-20,5-19	270	4А180М4У3	30	1150	600	БК2/26	3,0	30	4А100С4	3,0	1450	77	
Дренажный насос															
								"ГНОМ" № 10	10	-	I,I	2860	22		

Изм. №	Прил. №	Дата	Изм. №

7-3019

Принадлеж			
Изм. №			

ТII 902-I-I42..88-II3

Лист 4

Формат А3

Копирогал

17-3019 (1)

3. ВНУТРЕННИЙ ВОДОПРОВОД И КАНАЛИЗАЦИЯ

Вода для хозяйствственно-питьевых и производственных нужд канализационной насосной станции подается от внутренплощадочной 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 водоводному подогревателю.

Вход водопровода в здание и внутренние сети водопровода запрещены из труб полизтиленовых 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 22669.0-77 - ГОСТ 22689.20-77).

4. ОТОПЛЕНИЕ И ВЕНТИЛЯЦИЯ

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

Термические сопротивления ограждающих конструкций приняты:

Номер проекта	Порядковый номер	Дата	Лист
T-3019			
Наименование помещений	Наименование ограждающих конструкций	Термическое сопротивление m ² . °C/Bт	
Производственные помещения	Стены из керамического пустотного кирпича b=389 mm γ=1300 кг/m ³ , λ = 0,58 Вт (m°C) Кровля - утеплитель пенобетон γ=500 кг/m ³ λ=0,205 Вт (m°C); b= 150 mm	0,830 0,950	

Теплоносителем для системы отопления и теплоснабжения служит перегретая вода с параметрами 150-170°C, получаемая от наружной тепловой сети.

Потеря напора в здании насосной станции составляет (для t_v = 30°C) 5000 Па (500 кгс/м²).

Система отопления затроектирована горизонтальная однотрубная проточная.

В качестве нагревательных приборов приведены конвекторы "Аккорд".

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

Вентиляция запроектирована: вытяжная, механическая - из-под перекрытия приемного резервуара; общеобменная механическая в машзале из условия ассимиляции 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 боздуховодов, 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 ложков с заглушками.

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

Проектом предусмотрено:

Приложение			

ТП 901-1442.88-П3

лист

5

Формат А3

T-3019(1)

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:

1. АВР оперативного тока и автоматическое подключение III секции к I и II секции шин (для варжанта 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 уровня стоков в дренажном притоке.
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.
10. Аварийно-технологическая сигнализация на шкафу управления.

Предусматривается возможность выдачи нерасшифрованного аварийного сигнала, а также сигнала о затоплении машины 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.

Фасадный проводящий сеть выполняется кабелями марок АВВГ и АКБВГ необходимых сечений.

Прокладка кабелей выполняется по стенкам 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 Инженерспецстроя 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 12В.

Сети рабочего и аварийного освещения питаются от светильниковых щитков.

Сеть ремонтного освещения питается от понижающего трансформатора ~ 220/12В, встроенного в ящик ЯТП-0,25/УЗ.

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

В качестве источника света приняты лампы накаливания общего назначения.

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

Примечание			
Инв. №			

ТП 902-1-142.88-Л3

Копир-осевая

Лист
7
Формат А3

T-3019 (1)

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 приемнике;
- 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.

Задита 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

6.1. 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 УШ 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, в другом - машинный зал.

Стены надземной части выполняются из керамического пустотелого эффективного кирпича К-1300 кгс/м³ марки 100 (ГОСТ 530-80) на растворе марки 25. Перегородки толщиной 120 мм выполняются на растворе марки 50 с укладкой горизонтальной арматуры 2 ф6.1 через 5 рядов.

Приложение			
Инв. №			

III 902-I-I42..88-П3

Копирование

Л-ст
8

Формат А3

T-3019(1)

кладки по всей длине.

Кладка внутренних стен и перегородок во всех помещениях, кроме венткамер, ведется впустовому с последующей штукатуркой, в вентпомещениях - с подрэзкой 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.

Кроала плоская, нелентилируемая, совмещенная с покрытием. Состав кровли см. альбом 3, чертежи марки АР.

Вокруг здания устраивается асфальтовая отмостка $\delta = 25$ мм шириной 1,0 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, карнизы и лилоны оштукатурить "набрызгом" цементно- песчанным 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 окршаются масляной краской за 2 раза по грунту из олиfy.

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... ГОСТ 22701.2-77, 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 овязочных 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 3.902.1-10 вып.0 и I с клиновидным и планочным 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 3.902.1-10 вып.0 бетонами и растворами, приготовляемыми на НЦ 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 2.01.07-85 "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 "Инструкция 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;

Привязан			Лист
Инв. №			9
Копировано			Формат А3
T-3019 (1)			

TП 902-1-142.188-ПЗ

— Руководства по проектированию стен сооружений и противфильтрационных 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 ППК АПМЕК-87 на ЭВМ ЕС-ЭВМ1035, при коэффициенте жесткости основания К-3 кг/см³ для мокрых грунтов.

6.7. Защита строительных конструкций от коррозии

Задача строительных конструкций от коррозии принята в соответствии с главой СНиП 2.03.11-85 "Задача 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 №II5 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 скалывания, обезжирены и окрашены эмалью №-II5 в 2 слоя по I слою грунта ГФ-021.

Наружные поверхности стен подземной части насосной станции, находящиеся в зоне грунтовых вод, окрашиваются раствором КМП 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:
 - I. $H_k=4,0$ м - подземная часть в монолитном и сборно-монолитном вариантах, открытый способ в сухих и мокрых грунтах.

2. Ик=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-модульном 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 котлодача по дну производится вручную, а на монтажных полках — булидоэзром.

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,

Приказ			
Инв. №			

TII 902-I-142.88-II3

10

Формат А4

а глубинное водопоникение - 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 15 км, или автобетоносмесителями при расположении завода на расстоянии более 15 км.

При бетонировании днища при открытом способе строительства из транспортных средств бетонная смесь перегружается в баллы, а затем краном подается на участок бетонирования, либо непосредственно из автосамосвалов выгружается в вибробункеры и по гибкому шлангу 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 - направляется 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 16I г/п 16 т перемещающимися на тех же отметках, что и краны монтирующие стенные 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 автобетоносмесители, 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-2A. Уплотнение бетонной смеси в стенах производится глубинными вибраторами типа ИВ-19.

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

Монтаж стенных панелей насосной станции при Нк=4,0 м в сухих грунтах выполняется краном ДЭК-16I, перемещающимся по полкам на отметке - 2,65 м и тем же краном перемещающимся по полкам на отметке -3,65 м в сухих грунтах при Нк=5,5 м и Нк=7,0 м.

Монтаж стенных 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 16 тн. Стеновые панели подземной части насосной станции устанавливаются в пазы днища и закрепляются жесткими монтажными подкосами (по 2 подкоса на 1 панель).

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

Вертикальныестыки 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 1 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 вскрытия подземной части, производится водоотлив из дренажного приямка устраиваемого в днище подземной части насосной станции.

Примечания			
Инв. №			

ТП 902-1-142.88-ШЗ

Лист
II

Копировал

Формат А3

Т-3019(1)

Инв. № подп.
Подп. и дата
Взам.
Инв. № подп.
7-30/9

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 призмата и осуществляется монтаж технологического оборудования.

При строительстве насосной станции открытым способом в мокрых не связанных грунтах при $H_k=4,0$ м с водопонижением скважинами, следует предусмотреть уширение фундаментной плиты за пределы наружных стен до 1,0 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 1 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 $H_k=5,5$ и 7,0 м ведется гусеничным краном ИКУ-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 спорных стоек необходимо производить одновременно взрывным способом с перебивкой их штурвальными зарядами.

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

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

Вертикальные клиновидныестыки 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 3.902-1-10.

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

Омоноличенный стык должен в течение трех суток обильно смачиваться водой через каждые 1-3 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 1 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 1 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

Принадлежность			
Инв. №			

ТЛ 902-1-142..86-ПЗ

Лист
12

Формат А3

T-3C1E(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 за-висшей стороной. При этом под нож опережающей стороны стенки колодца подводится 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 СО-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 комбина-

рованная 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 смеситного 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 стечек 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 стиков;
- штанговым экскаватором отрывается глубиной на 150-200 м глубже проектного положения панелей траншеи шириной 800 м по контуру сооружения. Траншеи разрабатываются захватами длиной каждой не более трех-четырех стеновых панелей (6-8 м). Одновременно траншея заполняется глинистой суспензией на 50 мм ниже верха форшахты;
- в заполненную глинистым раствором траншее опускается первая стеновая панель и выверяется ее положение как в плане, так и по высоте, а затем при помощи инвентарных направляющих устанавливаются

Полл. и дат	Слан. инв. №
T-3019	

Примечан			
Инв. №			

ТИ 902-1-142.888-П3

Лист
13

Копирован

Формат А3

T-3019 (1)

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

- временно закрепляют панели в проектном положении путем подачи методом BIM на высоту не менее 1,0 в обе пазухи панелями и стенками траншей;

- верхний конец панели, снабженный выпусками арматуры привергается к форшахте траншеи;

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

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

- открывается траншея для следующей захватки из трех-четырех

- после монтажа всех стековых панелей, заэнксования их приваркой к формпакте, тампонажа пазухи начинается разработка грунта во внутреннем контуре сооружения на глубину 1,8 м. По мере разработки грунта производится омоноличивание стыков стековых 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 БШ-60 в строгом соответствии с требованиями СНиП II-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 привлечь за собой разрушение либо потерю устойчивости отдельных стековых 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, глинокоркожков, помещения для глино-сместителей, растворо-насосы и трубопроводы;

б) глину перед употреблением измельчить и пропарить острым паром;

в) употреблять для затворения воды подогретую до температуры 20-30°C;

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

В качестве мероприятий, предотвращающих промерзание колодцев к грунту в случае вынужденных перерывов в от疏кании, 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 пермажи устанавливаются временные стойки на землю;

Принтэс:			
Инв. №			
ТИ 902-1-142.88-М3			
Копировано			
Фамилия:			

- б) не допускаются перегрузки на плиты покрытия от снега и строительных материалов;
 в) не разрешается возведение перегородок толщиной 120 способом замораживания без раскрепления на период оттаивания;
 г) штукатурка и облицовка стен в помещениях выполняется после оттаивания и отвердения кладки;

Альбом I

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 оправления должны обеспечивать равномерное и симметричное оседание колодца. Запрещается разрабатывать связные грунты более чем на 1 м ниже кромки ножа. Для предотвращения возможности наплыва несвязанных грунтов в полость опускаемого колодца необходимо, чтобы его нож был заглублен в грунт на 0,5-1,0 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.

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

№ пп	Наименование	Тип или ГОСТ	Количе- ство
I	Кран гусеничный	МКА-6,3	I
2	Экскаватор оборудованный грейфером $V=0,5 \text{ м}^3$	З-5015А	I
3	Бульдозер	ДЗ-53	I
4	Строп двухветвевой	-	I
5	ВиброБарабан (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
10	Электрододержатель	ЭД-2	2
II	Щетки стальные	-	2
12	Ножницы для резки проволоки	-	I
13	Лопата подборочная	ГОСТ 3620-63	3
14	Лопата штыковая	-"	2
15	Бедро для эмульсии	-	2
16	Кабель сварочный	ПРГ	50м
17	Скребок для очистки опалубки	-	2
18	Отвес	-	I
19	Толор плотничный	А-2	3
20	Вибратор поверхностный	ИВ-2А	4
21	Уровень строительный	УС-2-700	I
22	Лом стальной монтажный	ЛМ-20	4
23	Рейка гладилка	ГЕК-	2
24	Компрессор	КС-9	I
25	Шланг резиновый	-	50 м
26	Оборудование для глино растворного узла	-	I компл.

Привязан			
Инв. №			

ТП 902-1-142.88-П3

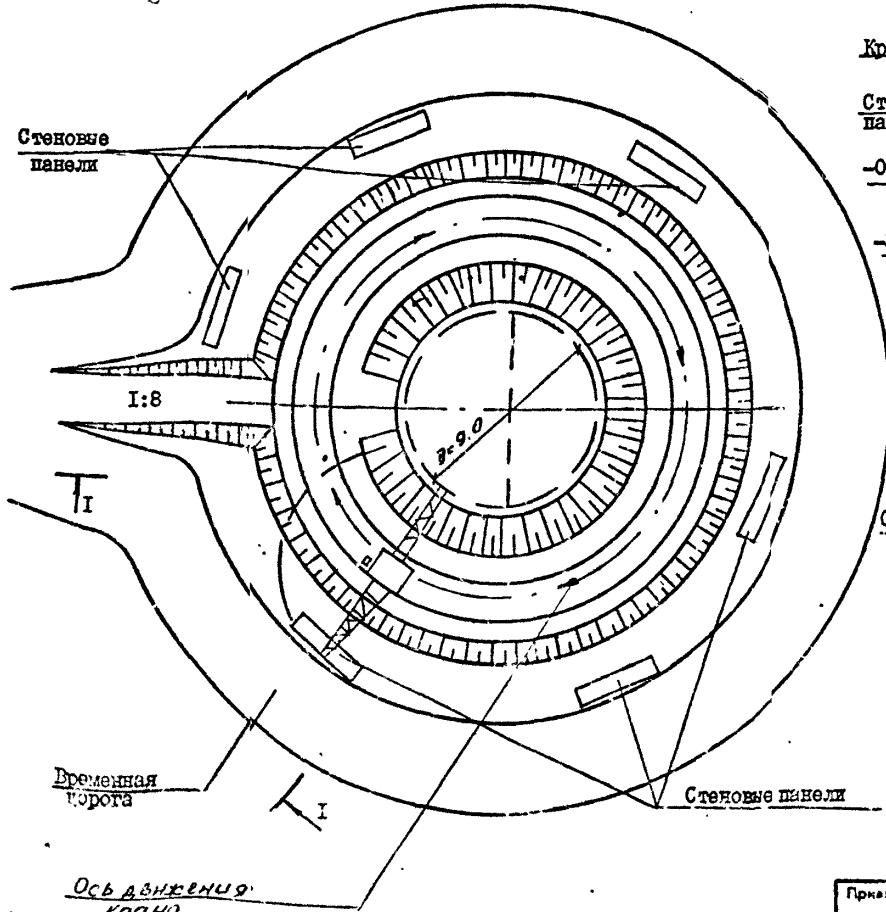
Лист
15

Копирская

ФСР Аз

Лист 1

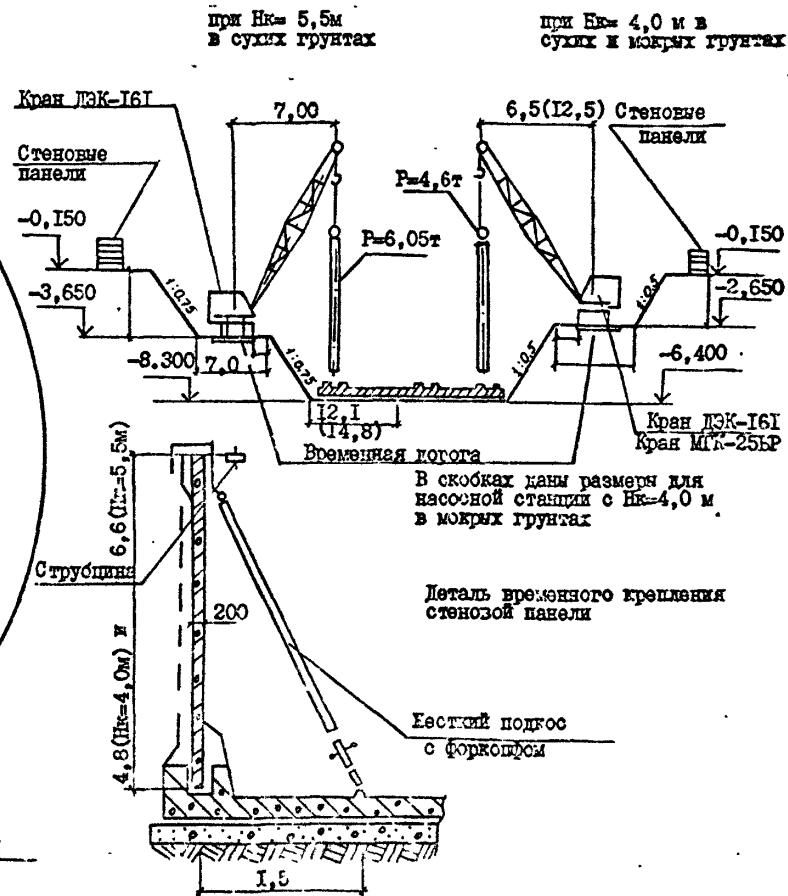
СХЕМА МОНТАЖА НАРУЖНЫХ СТЕНОВЫХ ПАНЕЛЕЙ ПРИ СТРОИТЕЛЬСТВЕ СБОРНО-МОНOLИТНОЙ ПОДЗЕМНОЙ ЧАСТИ НАСОСНОЙ СТАНЦИИ В ОТКРЫТОМ КОПИОВАНИИ ПРИ $H_k=4,0\text{м}$ В СУХИХ И МОКРЫХ ГРУНТАХ И ПРИ $H_k=5,5\text{м}$ В СУХИХ ГРУНТАХ



Инв. № подкл.	Подкл. к № земл.	№ земл. № земл.
		T-3719

ЦПП S1 10112

РАЗРЕЗ I-I



Призыван				

III 902-142.88-Н3

Копировал

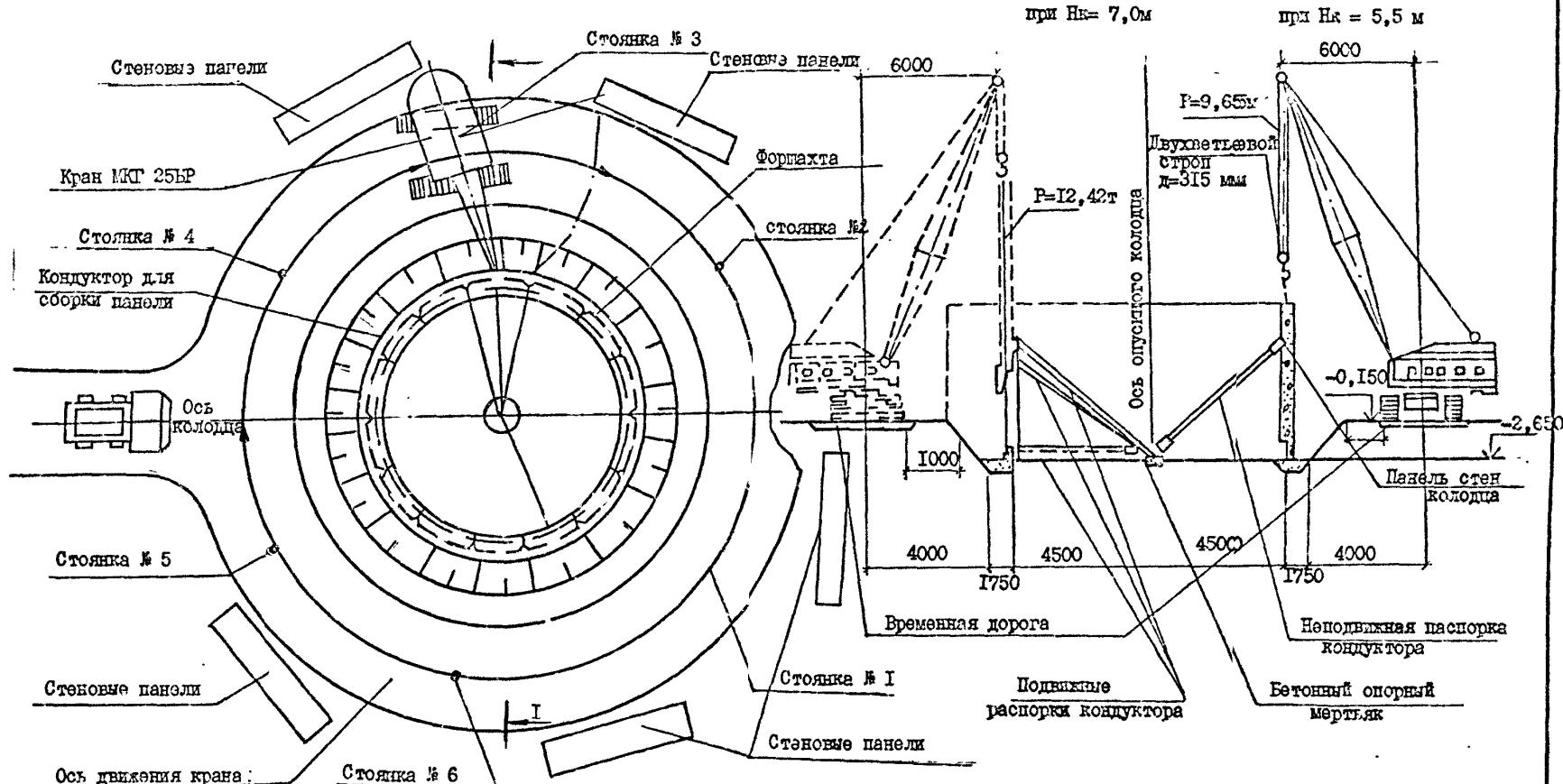
Лист
16

П-3719 (1)

Формат А3

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

РАЗРЕЗ I-I



Инв. № подл.	Подл. и дата	Взам. инв. №
		T-20/9

Приказан			
Инв. №			

ТП 902-142.88-НЗ

Копирская

Формат А3

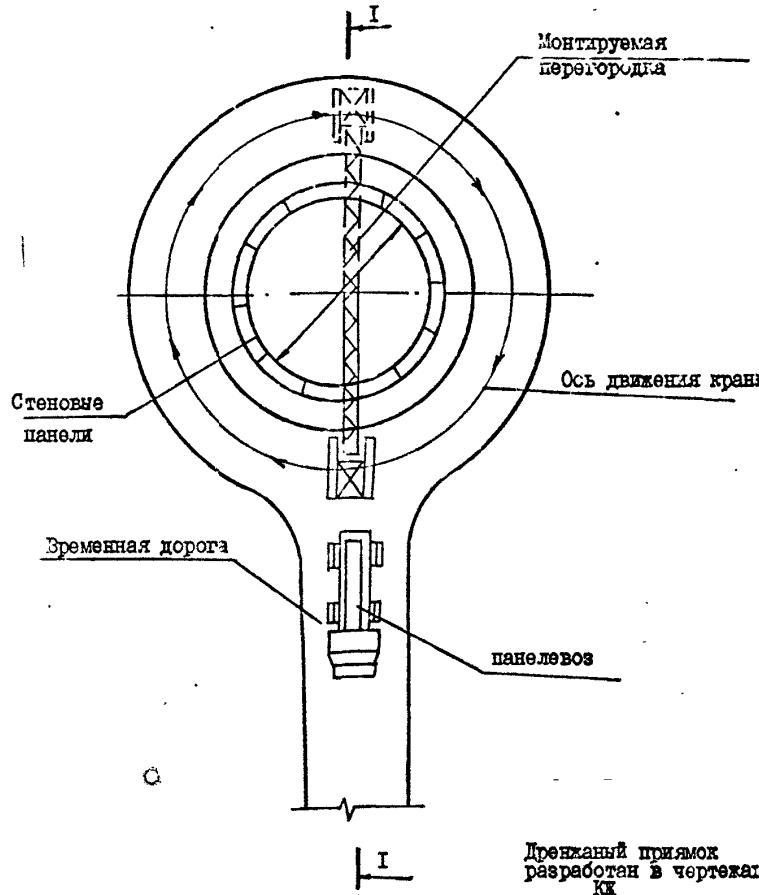
T-3010 (1)

Инв. № подл.
Полот. и Акте
Взам. инв. №

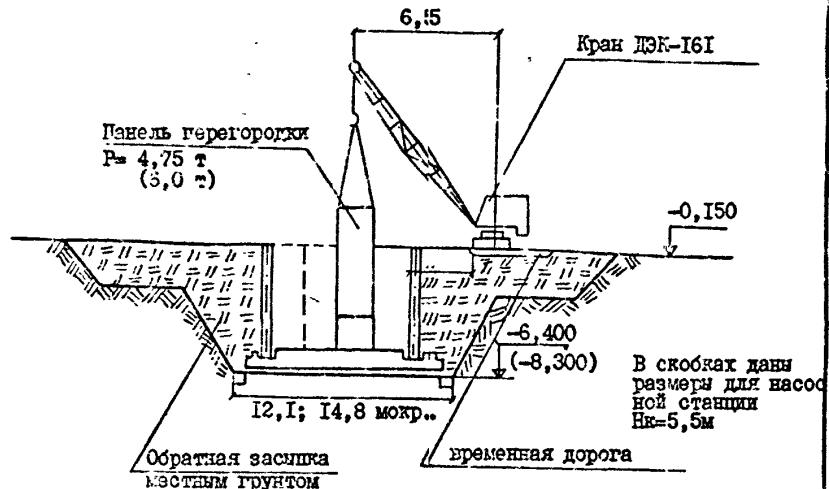
T-30/9

Альбом I

СХЕМА МОНТАЖА ПАНЕЛЕЙ ПРЕГОРОДОК ПРИ СТРОИТЕЛЬСТВЕ СБОРНО-МНОЛИТНОЙ ПОДЗЕМНОЙ ЧАСТИ НАСОСНОЙ СТАНЦИИ В ОТКРЫТОМ КОПЛЕНИИ ПРИ Нк= 4,0м В СУХИХ И МОКРЫХ ГРУНТАХ И ПРИ Нк=5,5м - В СУХИХ ГРУНТАХ



РАЗРЕЗ I-I



ДЕТАЛЬ УСТРОЙСТВА ДРЕНАЖНОГО ПРИЯМКА

Заделать цементным раствором 1:2

Верхний фланец приварить к рабочей арматуре днища сваркой шов В=70мм, =80

Цементно-песчаный раствор
Гидроизол или брезол
Выравнивающий слой из
цем.песчан. раствора
бетон М-50

Слой толя из рубероюла
В месте установки дренажного
приямка в гравийном слое устраивается

Приварка	угол
Инв. №	

ПП 902-Г.42.88-Пз

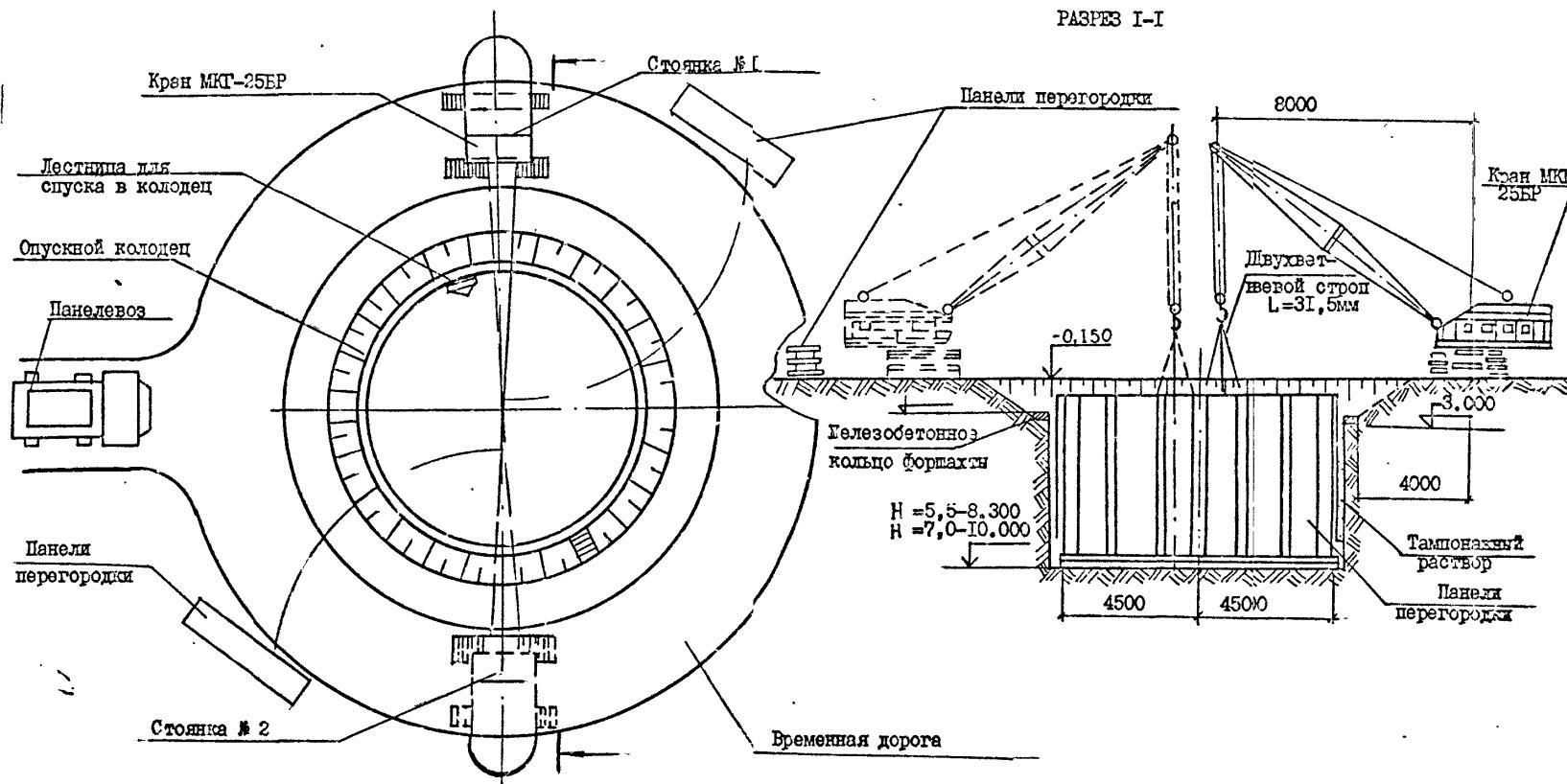
Лист
18

Копировальная

Формат А3

T-30/9 (1)

СХЕМА МОНТАЖА ПАНЕЛЕЙ ПЕРЕГОРОДКИ ПОДЗЕМНОЙ
ЧАСТИ ОПУСКАЕНОЙ НАСОСНОЙ СТАНЦИИ при $H_k = 5,5$ и 7 м



№ по п/з	Подп. и дата	Взам. инв. №
-2013		

Привязан			
Инв. №			

ТП 902-І42.88- ІІ

Лист 19

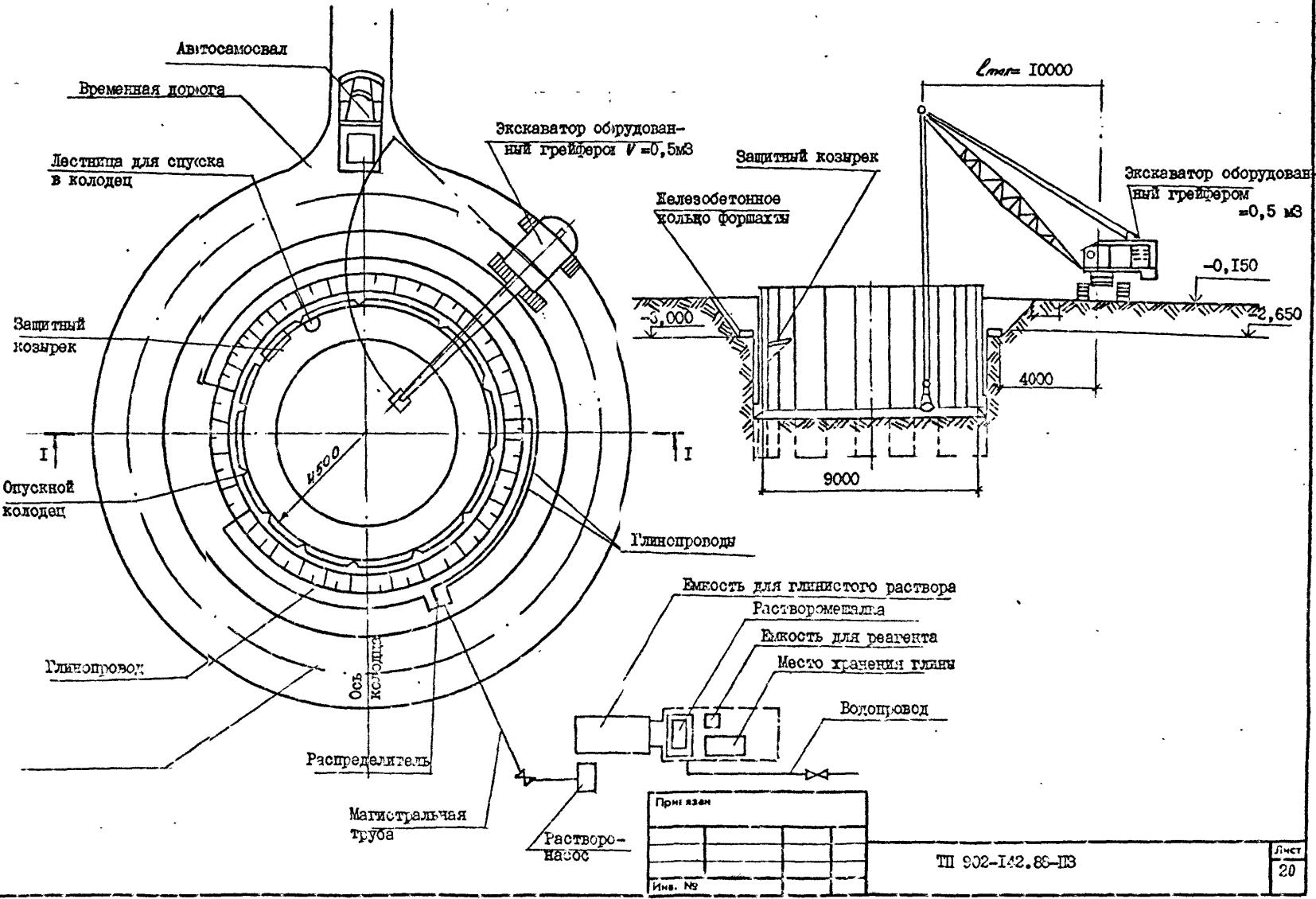
Копирея

тп - 2010 (1)

Формат А3

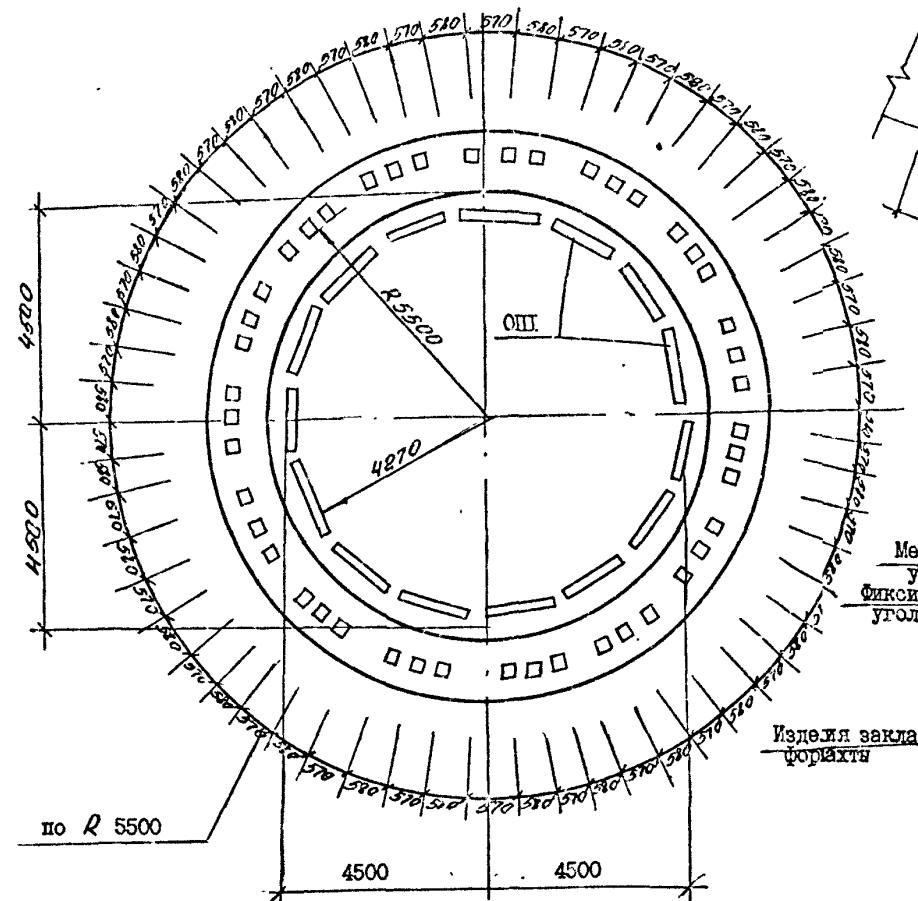
Альбом I

РАЗРАБОТКА ГРУНТА ВНУТРИ ОПУСКНОГО КОЛОДЦА ПОДЗЕМНОЙ ЧАСТИ НАСОСНОЙ СТАНЦИИ

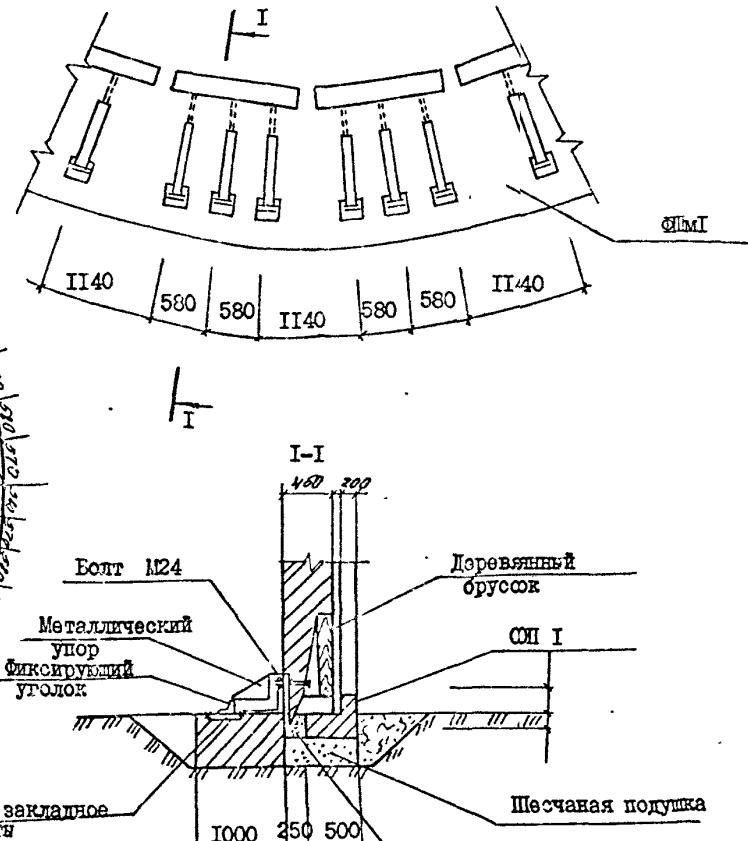


Инв. № подп.	Ном. и дата	Взам. инв. №
T-3019		

Схема расположения опорных блоков и формахты при спускном способе



Деталь фиксации колодца до онгускания



Номер, № подп.	Подп. и дата	Взам., №
T-3019		

Привязан

TH 902-142,88- 113

Лист
21

Копирова

Формат А3

T-3019 (1)

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

№ пп	Обоснование трудо- затрат	Наименование работ	Ед. изм	Коли- чество	Трудоемкость				Состав бригады	Количе- ство смен	Продолжи- тельность в днях	месяцы														
					чел.-час		мал-час					I	II	III	IV											
					на ед.	всего	на ед.	всего				1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15
Альбом I	I	EHMP §2-I-7	Подземная часть Разработка грунта II группы экскаватором 0,65 м ³ в отвал	100 м ³	5,51	3,9	21,5	-	-	2	2	I	-													
	2	EHMP §2-I-15	Добор грунта бульдозером 96 кВт с перемещением до 10 м	100 м ³	0,5	0,74	3,7	-	-	I	I	I	-													
	3	EHMP §4-I-37	Устройство фуршахты	м ³	17,3	1,45	25	-	-	2	I	2	-													
	4	EHMP §4-I-37 Б.т.ч.	Возведение конструкций ж/б опускных колодцев	м ³	79,3	1,45	115	-	-	2	I	7	-													
	5	EHMP §4-I-26	Установка и разборка инвентарных лесов	100 м	1,33	23	30,6	-	-	3	I	I	-													
	6	EHMP §4-I-28	Установка и разборка опалубки	м ²	60	1,43	85,8	-	-	4	I	2	-													
	7	EHMP §4-I-33	Установка и сварка арматурных каркасов	т	15	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	100 м ³	5,39	53	313	15,8	85,2	2	2	3	-													
	10	EHMP §4-I-37 Б.т.ч. №4	Устройство монолитного ж/б днища опускного колодца	м ³	27,2	0,73	20	-	-	2	I	I	-													
	II	EHMP §4-I-28	Установка и разборка опалубки	м ²	60	1,43	85,8	-	-	4	I	3	-													
	12	EHMP §4-I-33	Установка и сварка арматурных каркасов	т	15	4,3	64,5	-	-	4	I	2	-													
	13	EHMP §4-I-35	Укладка бетона	м ³	30	0,91	27,3	-	-	2	I	I	-													
	14		Технологический перерыв										28	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
	15	EHMP §II-32	Устройство оклеекной гидроизоляции	м ²	138,5	0,11	15,2	-	-	3	I	I	-													

Причтено			
Инв. №			

ТП 902-1-142.83-ПЗ

Лист
22
Формат А3

Т-3019 (1)

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

Альбом I

№ 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	мокрый грунт	сухой грунт	мокрый грунт	сухой грунт	мокрый грунт	сухой грунт	мокрый грунт	сухой грунт	мокрый грунт	сухой грунт	мокрый грунт	сухой грунт	мокрый грунт	сухой грунт	мокрый грунт
	Земляные работы																		
I	Выемка	м3	1709	3054	2509	299	4334	3895	1236	1322	1322	798	784	784	1270	1270			
2	Насыпь	м3	1238	2562	1930	254	4355	3293	674	601	601	669	617	617	318	318			
3	Общий объем перерабатываемого грунта	м3	4185	8178	6369	808	13544	10481	2634	2534	2524	2136	2018	2018	1906	1906			
4	Устройство бетонных конструкций	м3	51	51	51	55,3	55,3	57,4	51	51	51	55	50	50	50	50			
5	Устройство монолитных железобетонных конструкций	м3	102	102	117	50,3	50,3	67,7	151	171	171	66,6	66,7	66,7	70,2	70,2			
6	Монтаж сборных железобетонных конструкций	м3	14,2	14,2	14,2	50,4	50,4	65	18,1	18,1	18,1	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	515	537	302	603	763	579	865	579	865			
9	Трудозатраты	нормативная трудоемкость	ч-ч	7612	9444	8402	7960	9447	8536	9448	9223	9947	10005	92955	9994	10331	11527		
		построечная трудоемкость	ч-ч	6562	7324	7138	6541	7149	6941	7534	7527	7910	7386	73465	7105	7897	8206		
10	Продолжительность строительства	дн	199	222	216	198	216	204	222	224	233	223	219	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

Примечан			
Инв. №			

ТП 902-1-142.88-П3

Лист
24

Копировал

Формат А3

Инв. № подл.
Подп. к Акт
Взам. инв. №

T-2079

Г-3019 (1)

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 износостойчивости 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 мановакууметров от загрязнения и выхода из строя. Устройство состоит из патрубка и разделителя мембранныго.

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, мембранны, накимного кольца с трехстальными винтами и двумя установочными винтами, расположенными на торце корпуса под углом 90°. После монтажа мембранны и установки манометра или импульсной трубы внутренняя полость корпуса заполняется маслом через штуцер (проектом не предусмотрено) устанавливаемый взамен одного из установочных винтов. Второе отверстие в это время служит ниппелем для выпуска воздуха. После залывки масла оно ствердевает закрывается винтами.

Расширитель предназначен для установки датчика ТУДЭ. Состоит из цилиндрического корпуса с двумя штуцерами и двух заглушек

в одной из которых сварена 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.

Подпись	Имя, Фамилия
№ подл.	
7-2019	

Принято			
Инв. №			

ТП 902-1-142.88-ПЗ

Лист 25

Копирозал

Формат А3

T-3019 (1)

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					Открытый способ					Открытый способ					
	сухие		мокрые		сухие		мокрые		сухие		мокрые		сухие		мокрые		сухие		мокрые		
	проект	аналог	проект	аналог	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	10	II	12	13	14	15	16	17					
Проектная производительность - годовая, т.м3/год	3650	3650	3650	3650	3650	3650	3650	3650	3650	3650	3650	3650	3650	3650	3650	3650	3650	3650	3650	3650	
- суточная, м3/сут	10000	10000	10000	10000	10000	10000	10000	10000	10000	10000	10000	10000	10000	10000	10000	10000	10000	10000	10000	10000	
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	0,45	0,45	0,45	0,45	0,45	0,45	0,45	0,45	0,45	0,45	
Приведенные затраты, тыс.руб.	21,13	21,16	21,67	21,72	20,71	20,71	21,19	21,51	21,63	21,63	23,43	23,43	21,29	21,29	22,61	22,61					
- на расчетный показатель, руб	32	32,1	32,8	32,9	31,4	31,4	32,1	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	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	0,55	0,55	0,55	0,55	
Сметная стоимость строительства, т.руб.	51,63	55,27	55,30	59,12	48,76	50,20	52,09	57,68	55,04	57,83	67,39	67,84	52,77	53,70	61,79	62,13					
руб./расч.ед.	I72,27	I84,23	I84,33	I97,07	I62,53	I67,38	I73,63	I92,27	I83,47	I92,77	224,63	226,13	I75,90	I79	205,97	207,1					
в том числе СМР, тыс.руб.	39,88	45,01	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	271,8	262,68	295,05	223,19	241,18	246,32	286,35	261,11	294,32	335,69	347,71	247,40	262,32	301,87	319,26					
Удельный вес прогрессивных видов СМР, %																					
Трудоемкость строительства нормативная, чел.-ч	7960	8073	9447	9590	7612	7838	9144	9380	8586	8775	I0050	I0350	8402	8578	9448	9647					
чел.-ч/расч.ед.	26,53	26,91	31,49	31,97	25,37	26,13	30,45	31,27	28,62	29,25	33,50	34,5	28,0	28,59	31,49	32,16					
т.чел.-ч/тыс.руб. СМР	I99,6	I79,36	217,17	I97,73	205,95	I96,24	224,17	I97,81	I98,57	I80,04	I80,79	I79,75	205,08	I97,47	I89,0	I82,47					

Привязан

TII 902-I-I42, 88-119

Лист

2

T-3019 (1)

Инв. №

Инв. № подп. Проверка в залоге ОЗАМ НИБ №
T-3019

I	2	3	4	5	6	7	8	9	10	II	I2	I3	I4	I5	I6	I7
Расход строительных материалов:																
премент 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	61,7	49,3	52,38	51,6	53,9
т/расч.ед.	0,136	0,165	0,136	0,165	0,136	0,148	0,133	0,148	0,146	0,201	0,187	0,206	0,164	0,175	0,172	0,18
т/млн.руб. СМР	10220,6	1099,7	935,6	1013,1	1103,9	1111,67	1000,2	936,3	1015,3	1235,1	1007,38	1071,6	1203,3	1205,8	1032,2	1019,5
Сталь приведенная к классу А-1 и ст.3	14,4	15,9	14,4	15,9	15,70	17,2	15,9	17,2	17,8	19,8	20	20,03	17,15	18,8	20,6	20,7
т/расч.ед.	0,048	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,1	353,3	33I,0	325,4	424,8	430,6	389,3	362,7	411,7	406,2	359,8	347,9	325,0	432,8	412,1	391,5
Лесоматериалы приведенные к круглоику 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.	0,017	0,02	0,017	0,02	0,017	0,02	0,017	0,02	0,017	0,02	0,017	0,02	0,017	0,02	0,017	0,02
м3/млн.руб. СМР	135,2	146,6	123,9	135,1	145,8	165,2	132,	139,2	124,7	135,4	97,00	114,6	131,6	151,9	107,82	124,8
Годовая потребность:																
в тепле, ГДХ	27,94	30,48	27,94	30,48	27,94	30,48	27,9	30,48	27,94	30,48	27,94	30,48	27,94	30,48	27,94	30,48
ГДХ/расч.ед.	0,093	0,102	0,093	0,102	0,093	0,102	0,09	0,102	0,093	0,102	0,093	0,102	0,096	0,102	0,093	0,102
в электроэнергии МВт.ч.	0,505	0,521	0,505	0,521	0,505	0,521	0,505	0,521	0,505	0,521	0,505	0,521	0,505	0,521	0,505	0,521
КВт.ч/расч.ед.	1,683	1,737	1,683	1,737	1,683	1,737	1,683	1,737	1,683	1,737	1,683	1,737	1,683	1,737	1,683	1,737

Привязка:		
Инг. ІІ		

III 902-I-I42.88-П3

ЛАСТ

27

T-3019 (1)

Инв. № подл. подат. и дата
T-3013

Анализ I

Состав проектной документации	Нк = 7,0 м											
	Сборно-монолитный вариант								Монолитный вариант			
	Опускаемый способ				Сборная "стена в грунте"				Опускаемый способ			
	сухие		мокрые		сухие		мокрые		сухие		мокрые	
	проект	аналог	проект	аналог	проект	аналог	проект	аналог	проект	аналог	проект	аналог
	18	19	20	21	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	10000	10000	10000	10000	10000	10000	10000	10000	10000	10000	10000	10000
Себестоимость перекачки 1 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	36,1	36,3	35,6	35,6	36,1	36,1	34,2	34,2	34,7	34,7
Площадь, м2	165,6	165,6	165,6	165,6	165,3	165,6	165,6	165,6	165,6	165,6	165,6	165,6
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
Сметная стоимость строительства, т.руб.	67,95	68,65	70,25	71,07	67,71	70,33	70,21	70,83	61,62	64,23	64,02	65,02
руб./расч.ед.	226,5	228,63	234,17	236,9	225,7	234,43	234,03	236,1	205,40	204,27	213,40	213,07
В том числе СМР, т.руб.	56,15	58,39	58,45	60,81	55,9	60,07	58,41	62,57	49,82	54,02	52,22	56,66
руб./м2	339,07	352,60	352,96	367,21	337,4	362,74	352,72	377,84	300,85	326,21	315,34	342,15
Удельный вес прогрессивных видов СМР, %												
Трудоемкость строительства нормативная, чел.-ч	9295	9407	9994	10170	10331	10400	11327	11425	9223	9340	9947	10065
чел.-ч/расч.ед.	30,98	31,36	33,31	33,9	34,44	34,67	37,76	38,08	30,74	31,13	33,16	33,55
т.чел.-ч/мин.руб. СМР	165,54	162,11	170,98	167,24	184,7	173,13	193,92	182,59	161,13	172,90	190,48	177,64

Привязан			
Изв. №			

III 902-I-142..88-ПЗ

лист
28

T-3013(1)

Примечание: В качестве аналога принят типовой проект 902-1-59 "Канализационная насосная станция производительностью 230-432 м³/ч, напором 7,6-46 м".

Стоимостные показатели аналога приведены в ценах 1984 года

Главный инженер проекта

В.С. ЩАЛОК

Привязан			
Изв. №			

TH 902-I-II42,88-113

Aug
29

T-3019 (1)

ІІІНВ. № 7040	ПОЛІЧЕСЬКИЙ АТА	В.ЗАМ. ІІІНВ. №
T-3019		