

Госстрой СССР

Тбилисский филиал
ЦНТИ

Типовой проект / серия /
№ 902-1-99.85 а.1

Заказ № 1831

Цена 1 руб 25 коп.

Тираж 453

Дата "11" XII 1985 г.

Оглавление

	<i>стр.</i>
1 Общая часть	3
2 Технологические решения	6
3 Внутренний водопровод и канализация	8
4 Отопление и вентиляция	8
5 Архитектурно-строительные решения	10
6 Электротехническая часть	12
7 Основные положения по производству работ	15
8 Механическое оборудование	31
9 Указания по привязке проекта	31

Привязан			
ЦНБ №			

1. Общая часть

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

В проекте применены изобретения:

- „Способ подготовки поверхности опускного сооружения“ по а.с. 718551;
- „Тиксотропная рубашка“ по а.с. 566904;
- „Комплексная добавка для приготовления расширяющегося цементных растворов“ по а.с. 291895.
- „Способ возведения наружных стен заглубленных сооружений“ по а.с. 386068.

Технические решения, разработанные в проекте, обладают патентной чистотой по состоянию на 7 марта 1985г.

Технология, оборудование, строительные решения, организация производства и труда настоящего проекта соответствуют новейшим достижениям отечественной и зарубежной науки и техники

1.1. Условия и область применения

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

Тщательный проект разработан в соответствии с действующими нормами и правилами.

Главный инженер проекта В.С. Лялюк

всех снеговых покровов - для III географического района.

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

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

Таблица 1

Тип грунта	Нормативный угол внутреннего трения φ_n	Модуль деформаций E невязких грунтов	Плотность грунта γ_n	Нормативное удельное сцепление c_n	Коэф. и-ц и цент пористости
Сухой	0,49 рад или 28°	15 МПа или 150 кгс/см ²	1,8 т/м ³	2 кПа или 0,02 кгс/см ²	0,75
Мокрый	0,37 рад или 21°	14 МПа или 140 кгс/см ²	1,8 т/м ³	23 кПа или 0,23 кгс/см ²	0,75

Коэффициент безопасности по грунту принят $K_r = 1$. 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, грунтовыми и сточными водами не агрессивны по отношению к бетону на обычном портландцементе.

		Привязан	
Иль №			
Тип	Лялюк	1-8	
Имя отв.	Чмелев	1-1	
П. спец.	Злотников	1-2	
П. спец.	Олодная	1-3	
П. спец.	Власенко	1-4	
П. спец.	Ворова	1-5	
П. спец.	Ясинов	1-6	
П. спец.	Черной	1-7	
		ТП 902-1-99.85-ПЗ	
		Пояснительная записка	
		Состав лист	Листов
		Р	29
		Госстрой СССР Институт «Водоканалпроект» Водоканалпроект	

Таблица комплектации типовых проектов

Объем I
 Типовой проект 902-1-99.85
 Число листов: в разрезе, в разрезе, в разрезе

№ варианта	Наименование	ТП 902-1-99.85 Hк=4,0м Сборно-монолитный вариант (открытый способ в сухих грунтах и опускной способ в мокрых грунтах)	ТП 902-1-100.85 Hк=4,0м Монолитный вариант (открытый способ в сухих грунтах)	ТП 902-1-101.85 Hк=5,5м Сборно-монолитный вариант (опускной способ в мокрых грунтах и стена в грунте в сухих и мокрых грунтах)	ТП 902-1-102.85 Hк=5,5м Монолитный вариант (открытый способ в сухих грунтах)	ТП 902-1-103.85 Hк=7,0м Монолитный вариант (опускной способ в сухих и мокрых грунтах)
I	Пояснительная записка	ТП 902-1-99.85	из ТП 902-1-99.85	из ТП 902-1-99.85	из ТП 902-1-99.85	из ТП 902-1-99.85
II	Технологические решения. Внутренний воздухопровод и канализация. Отопление и вентиляция.	ТП 902-1-99.85	из ТП 902-1-99.85	из ТП 902-1-99.85	из ТП 902-1-99.85	из ТП 902-1-99.85
III	Архитектурно-строительные решения. Наружная часть	ТП 902-1-99.85	из ТП 902-1-99.85	из ТП 902-1-99.85	из ТП 902-1-99.85	из ТП 902-1-99.85
IV	Общие чертежи, узлы и детали	ТП 902-1-99.85	из ТП 902-1-99.85	из ТП 902-1-99.85	из ТП 902-1-99.85	из ТП 902-1-99.85
V	Наружная часть. Изделия. Строительные решения.	ТП 902-1-99.85	из ТП 902-1-99.85	из ТП 902-1-99.85	из ТП 902-1-99.85	из ТП 902-1-99.85
VI	Подземная часть. Изделия	ТП 902-1-99.85	ТП 902-1-100.85	ТП 902-1-101.85	ТП 902-1-102.85	ТП 902-1-103.85
VII	Подземная часть. Изделия	ТП 902-1-99.85	-	ТП 902-1-101.85	-	-
VIII	Силовое электроснабжение.	ТП 902-1-99.85	из ТП 902-1-99.85	из ТП 902-1-99.85	из ТП 902-1-99.85	из ТП 902-1-99.85
IX	Технологический контроль	ТП 902-1-99.85	из ТП 902-1-99.85	из ТП 902-1-99.85	из ТП 902-1-99.85	из ТП 902-1-99.85
X	Спецификации оборудования	ТП 902-1-99.85	из ТП 902-1-99.85	из ТП 902-1-99.85	из ТП 902-1-99.85	из ТП 902-1-99.85
XI	Ведомости потребности в материалах.	ТП 902-1-99.85	ТП 902-1-100.85	ТП 902-1-101.85	ТП 902-1-102.85	ТП 902-1-103.85
XII	Сметы. Общая часть	ТП 902-1-99.85	из ТП 902-1-99.85	из ТП 902-1-99.85	из ТП 902-1-99.85	из ТП 902-1-99.85
XIII	Сметы. Подземная часть	ТП 902-1-99.85	ТП 902-1-100.85	ТП 902-1-101.85	ТП 902-1-102.85	ТП 902-1-103.85
XIV	Показатели результатов применения научно-технических достижений в строительных решениях проекта.	-	ТП 902-1-100.85	из ТП 902-1-100.85	-	из ТП 902-1-100.85

Комплектация типовых проектов производится по таблице в зависимости от глубины заложения подводящего коллектора и метода производства работ.

Привязан			

ТП 902-1-99.85-ПЗ

Лист 2

2. Технологические решения.

Производительность канализационной насосной станции с 3 насосами СД 800/32 (2 рабочих и 1 резервный) составляет 400-2000 м³/ч, что соответствует работе одного насоса при минимальном притоке и производительности двух насосов при максимальном притоке. За расчетную производительность насосной станции принята Q = 1200 м³/ч.

2.1. Приемный резервуар.

Сточные воды поступают по подводному коллектору в приемный резервуар

Емкость приемного резервуара насосной станции определена в зависимости от притока сточных вод, производительности насосов и составляет 133 м³, что соответствует 8- минутной максимальной производительности одного насоса СД 800/32.

Дно приемного резервуара имеет уклон 1:0,1к прямой, в котором расположены воронки всасывающих трубопроводов.

Приемный резервуар оборудован устройством для взмучивания осадка. Подача воды на взмучивание регулируется задвижкой с ручным приводом. Для стыва осадка со стен и днища резервуара предусмотрен поливочный кран, оборудованный резиновым шлангом с брандспойтом. Вода к поливочному крану подается из системы гидроуплотнения сальников насосов марки СД.

Спуск в приемный резервуар осуществляется через специальные люки по ходовым скодам.

2.2. Помещение решеток

В помещении решеток устанавливаются две механические унифицированные решетки РМУ-2 (рабочая и 1 резервная) и фробилка малотонная Д-35 для дробления отбросов.

Решетка оборудована подвижной механической граблиной, которая периодически снимает отбросы, задержанные решеткой; поднимает их и сбрасывает на загрузочный лоток, где они накапливаются в течение одной рабочей смены.

Периодически, один раз в смену, отбросы эртируются приходящим обслуживающим персоналом вручную, удаляются негодными элементы, а подлежащие фроблению сбрасываются к фробилке, где они за короткое время измельчаются.

Разбавление отбросов и стыв их с загрузочного лотка к фробилке осуществляется водой от шестерки гидроуплотнения сальников основных насосов.

Расход воды для стыва принят 5 литров на 1 кг отбросов.

Измельченные отбросы сбрасываются в приемный резервуар.

Техническая характеристика устанавливаемого оборудования приведена в таблице 3.

Таблица 3

Наименование	решетка РМУ-2	Дробилка Д-35
1. Производительность, тыс м ³ /сут	35-40	
кг/ч		300-500
2. Скорость движения сточной жидкости в прозорах решетки, м/с	0,8-1,0	
3. Прозоры решетки, мм	16	
Электродвигатель:		
Тип	4А71А6 У3	4А 18С5У3
мощность, кВт	0,37	22
частота вращения, об/мин	1600	1460
4. Масса, кг	965	565

Привязан:

Шиф. №

ТП 902-1-99-85-173

Лист 4

Альбом 1

Типовой проект 902-1-99-85

Канализация, водоснабжение, отопление

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

Для сбора воды от мытья полов и аварийных проливов предусмотрен сборный лоток, заканчивающийся приямок. Откачка воды из приямка осуществляется насосом «ГНОМ» Ю-10.

Для монтажа и демонтажа насосов с электродвигателями и производства ремонтных работ в машинном зале предусмотрены:

- а) в наземной части - таль электрическая канатная ТЭ 320-52120-00 грузоподъемностью 3,2 тонны.
- б) в подземной части - кран мостовой ручной однобалочный подвешенной общего назначения грузоподъемностью 3,2 тонны.

3. Внутренний водопровод и канализация.

Вода на хозяйственно-питьевые нужды канализационной насосной станции подается из внутримплощадочной сети.

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

Нормы водопотребления, коэффициенты использования, напоры приняты в соответствии со СНиП II-30-76

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

Вода для хозяйственно-питьевых и производственных нужд подводится к санитарным приборам, баку разрыва струи, узлу управления системы теплоснабжения, к водоводяному подогревателю, поливочному крану.

Расчетный расход на тоз. питьевые нужды - 1,6 л/с; на производственные нужды - 1,31 л/с.

Необходимый напор на вводе в здание - 2,0м.

Для полива территории и зеленых насаждений установлен поливочный кран.

При наличии вблизи насосной станции линии технического водопровода, подача воды на уплотнение сальников насосов СД 800/32 может предусматриваться от этой линии. Бак разрыва струи при этом исключается.

В случае, когда в сети технического водопровода имеется необходимое для уплотнения сальников давление, исключаются и насосы ВК2/26.

Стоки от санитарных приборов сбрасываются в приемный резервуар.

Сеть внутренней канализации выполнена из пластмассовых канализационных труб и фасонных частей (ГОСТ 22689 0-77+ГОСТ 22689.20-77).

4. Отопление и вентиляция

Проект отопления и вентиляции разработан для климатических районов с наружной температурой -30°С.

Термические сопротивления ограждающих конструкций приведены в таблице 5.

Таблица 5

Наименование помещений	Наименование ограждающих конструкций	Термическое сопротивление м ² °С/ккал.
Производственные помещения	Стены из глиняного кирпича δ=380мм при tн=-30° Кровля-утеплитель пенобетон δ=500кг/м ³ при tн=-30°С δ=150мм	0.745 1.2

Привязан	
Изм.№	

ТП 902-1-99-85 - ПЗ

Лист 6

Альбом!

Турбовой проект 902-1-99.85

Оформление по плану и в цвете в альбом

Перекрытие на отп.-0.020 сборно-монолитное железобетонное с опиранием его на массивные блоки на стены подземной части, принято одинаковым для всех способов производства работ и конструктивных решений подземной части. Поверхняя часть насосной станции имеет круглую в плане форму, возведена на железобетонной перегородке 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 З.902.1-10 вып.1 (2-складовым и шпалочным стыком) или из панелей, выполненных с использованием универсальной основы этой серии.

Прямоугольное сечение этих панелей обуславливает конфигурацию наружных стен в плане в виде многоугольника, описанного вокруг окружности диаметром 12,0 м.

5.6 Основные расчетные положения

Конструкции подземной части насосной приняты и рассчитаны на виды нагрузок и воздействий в соответствии с требованиями СНиПБ-74: Нагрузки и воздействия.

Конструкции подземной части насосной станции выполнены в монолитном или сборно-монолитном варианте, рассчитаны на виды нагрузок и воздействий, принятых и определенных в соответствии с требованием:

- СНЧ76-75, инструкции по проектированию спускных колодцев, погружаемых в тилсепанель рубашке при условии, что работы в мокрых грунтах будут осуществляться в водоупорном - в песках и в водоотливом - в глинах

- СНЧ77-75, временной инструкции по проектированию стен сооружений и противорадиационных завес, устраиваемых способом, стена в грунте:

Расчет железобетонных конструкций произведен в соответствии с требованиями СНиП II-21-75, Бетонные и железобетонные конструкции. Нормы проектирования.

Статический расчет подземной части произведен на силовые воздействия от наиболее неблагоприятных сочетаний нагрузок на период строительства и эксплуатации с учетом прочностной работы конструкций с использованием вычислительного комплекса для прочностного расчета конструкций по методу конечных элементов на ЭВМ ЕС-1022.

5.7 Защита строительных конструкций от коррозии

Защита строительных конструкций от коррозии принята в соответствии с требованиями СНиП II-28-73* „Защита строительных конструкций от коррозии“.

Во всех помещениях насосной станции все небетонируемые стальные закладные и соединительные изделия железобетонных конструкций защищаются по очищенной от ржавчины поверхности цинковым металлическим покрытием толщиной 120-150 мкм.

Сварные швы и участки закладных изделий в процессе монтажа конструкций после приварки к ним соединительных изделий должны быть очищены от окислы, обезжирены и окрашены эмалью ПФ-115 в 3 слоя по слою грунта ГФ-0119.

Все металлические конструкции и изделия, за исключением взрывной поверхности монорельсовых и подрамных путей, должны окрашиваться эмалью ПФ-115 или ПФ-133 в 3 слоя по слою грунта ГФ-0119, нанесенному на очищенную от ржавчины поверхность.

Для повышения водонепроницаемости железобетонных конструкций приемного резервуара применена окрасочная гидроизоляция внутренних поверхностей резервуара двумя слоями эпоксидной смолы ЭД-20. Замоноличивание стыков производить в соответствии с указаниями серии З.902.1-100 бетонами и растворами, приготовляемыми на 114 или Р104.

Привязка

УИВ К

Т.П 902-1-99.85 - ПЗ

Исход
9

Альбом 1

Туповод проект 902-1-99.65

ИЗДАТЕЛЬСТВО ЦЕНТРАЛЬНЫХ АЗИАТИЧЕСКИХ И КАВКАЗСКИХ ОТДЕЛЕНИЙ АН УССР

7. Основные положения по производству работ.

В настоящей проектной подземная часть насосной станции запроектирована при глубине подводящего коллектора 4,0; 5,5 и 7,0 м и диаметром 12 м, в монолитном и сборно-монолитном вариантах.

По способам производства работ предусмотрены следующие варианты:

1. Открытый способ: при глубине подводящего коллектора 4,0 м в сухих грунтах в монолитном и сборно-монолитном вариантах.

2. Открытый способ: при глубине подводящего коллектора 5,5 м в монолитном варианте в сухих грунтах.

3. Осушечный способ: при глубине подводящего коллектора 4,0 м и 5,5 м в мокрых грунтах в сборно-монолитном варианте и Нк=7,0 м в сухих и мокрых грунтах в монолитном варианте.

4. Способ "стена в грунте" при глубине подводящего коллектора 5,5 м в сухих и мокрых грунтах в сборно-монолитном варианте.

7.1. Открытый способ производства работ

7.1.1 Земляные работы.

При открытом способе производства работ разработка котлована в сухих грунтах выполняется с уширением по периметру на 0,3 м.

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

Растительный грунт срезается бульдозером 96 квт (130 л.с) и перемещается в кучи. Окученный растительный грунт разрабатывается экскаватором на транспорт

и вывозится на 1 км в отвал.

Разработка котлованов производится экскаватором обратная лопата с ковшом емкостью 0,65 м³ оборудованным откидным ножом конструкции НИИПротестрой Минпромстроя СССР для выполнения планировочных работ. Разработка грунта после экскаваторных работ производится бульдозером. Оставшийся недобор в пределах 5*7 см разрабатывается вручную. Весь грунт разрабатывается на автотранспорт и вывозится на 1 км с последующей погрузкой части его 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. Обратная засыпка пазух котлована выполняется после замоноличивания вертикальных стыков между стеновыми панелями бульдозером. Грунт в обратной засыпке уплотняется катками 45-50 кН и пневматическими трамбовками равномерно по периметру подземной части сооружения. Степень уплотнения грунта в обратной засыпке указывается при привязке проекта, и определяется в зависимости от реальных грунтовых условий в соответствии со СНиП 3.02.01-83 и СН 536-81

7.1.2 Бетонные и монтажные работы.

с бетонного завода бетонная смесь на площадку строительства возмещается автосамосва-

Привязан		
Ив. №		

ТП902-1-99.65 - П3

Лист 13

пяти с перегрузкой $q \leq 8$ в опрокидные бадьи $Q4 \div Q8m^3$. Подача бетонной смеси в подготовку и вышше производится при помощи стрелового крана на гусеничном ходу непосредственно опрокидными бадьями. При монолитном варианте насосной станцией бетонная смесь для строительства стен доставляется автосамосвалами, перегружается в опрокидные бадьи $Q4 \div Q8m^3$, которые подаются к опалубке крапом. Бетонная смесь укладывается ярусами, а в ярусы слоями по $Q2 \div 0,5m$. Высота яруса завесит от высоты применяемой щитовой опалубки. Уплотнение бетонной смеси в днище и стенах производится глубинными вибраторами. При строительстве насосных станций открытым способом при $H_k = 4m$ и $5,5m$ в монолитном варианте применяется автокран МКЯ-63 z/p 62кН (6,3тс), перемещающийся по полке на отметке $-2,650m$. Монтаж стеновых панелей в сборно-монолитном варианте начинается после устройства монолитного железобетонного днища и остсижения им не менее 70% проектной прочности. Монтаж стеновых панелей выполняется с колес краном МКГ-25Бр/п 245кН (25тс) с вылетом стрелы 13,5м. При монтаже панелей движение крана осуществляется по полке на отметке $-3,650m$. В случае отсутствия возможности монтажа панелей с колес раскладка стеновых панелей производится на бровке котлована в зоне действия монтажного крана. Стеновые панели колодца устанавливаются в пазы днища и раскрепляются жесткими монтажными подкосами по два подкоса на 1 панель. Монтажная оснастка соединяется с панелью при помо-

щи струбцин, а с днищем - при помощи арматурных петель, закладываемых в днище при его бетонировании. Монтаж перегородок осуществляется после установки стеновых панелей и обратной засыпки пазух котлована. Вертикальные стыки между стеновыми панелями (шпуночного типа) замоноличиваются механизированным способом в соответствии с „Рекомендациями по замоноличиванию стыков шпуночного типа в сборных железобетонных водосодержащих элементах“, разработанными ЦНИИпротзданий. Вертикальные клиновидные стыки между стеновыми панелями замоноличиваются методом торкретирования. Набрызг бетонной смеси в стык выполняется в три слоя. Заделка клиновидных стыков осуществляется по рекомендациям, изложенным в серии 3.902.1-10 выпуск Оп.25. Перед началом торкретирования поверхность стыков очищается от грязи, пятен и наплывов бетона пескоструйным аппаратом и промывается водой. После замоноличивания стык должен в течении трех суток обильно смачиваться водой через каждые 1-3 часа в зависимости от температуры и влажности окружающего воздуха.

4.2. Опускной способ производства работ.

При строительстве подвешенной части насосной станции опускным способом в тиксоотропной рубашке в первую очередь выполняется пионерный котлован на глубине $2,650m$ от планировочной отметки. Разработка грунта в пионерном котловане производится экскаватором с погрузкой на автосамосвалы.

В пионерном котловане по наружному периметру устраивается кольцо форшахты диаметром $1-0,5m$.

Привязан		
Ил. №		

ТП 902-1-99.85-ПЗ

Ил. №
14

А.И.Бонч

Типовой проект 902-1-99.85

И.И.Бонч

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

Монтаж панелей колодца ведется гусеничным краном ZP 245кН(25т) при помощи специального металлического кондуктора, устанавливаемого внутри колодца.

После монтажа панелей и замоналичивания стыков производится удаление опор временного основания из под ножа колодца.

Во избежание неравномерности по савки 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 100% от проектной.

Замоналичивание шпальных или клиновидных стыков производится в соответствии с упомянутыми выше рекомендациями.

Разработка песчаного и суглинистого грунта I и II группы осуществляется экскаватором, оборудованным грейфером (2^я и 3^я челюстными), а суглинистого грунта III группы - при помощи грейфера-болота или грейфера фирмы „Rosclail“.

На полосе шириной 1м по периметру ножа опускного колодца грунт разрабатывается вручную с перебивкой его под ковш грейфера. Весь вынутый грунт разрабатывается на автосамосвалы.

При строительстве в мокрых грунтах выполняется осушение зоны строительства открытым водоотливом или глубинным водопонижением. Способ осушения решается при привязке проекта с учетом конкретных гидро-

геологических условий стройплощадки.

В проекте принят открытый водоотлив центробежным насосом производительностью 40м³/час.

Насос устанавливается на специальной площадке, подвешенной на высоте до 3^х метров от низа ножа колодца.

Работы по сооружению опускного колодца осуществляются в четыре этапа:

I этап - устройство форшахты и временного основания, монтаж стеновых панелей, замоналичивание и торкретирование стыков этен колодца;

II этап - снятие колодца с временного основания и погружение его до проектной отметки под защитой водоупонжения или водоотлива, в мокрых грунтах;

III этап - тампонирование раствором полости рубашки, устройство монолитного железобетонного днища колодца;

IV этап - монтаж конструкций, замоналичивание и торкретирование стыков внутренней перегородки колодца; устройство монолитного железобетонного пояса; устройство перекрытия.

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

С целью уменьшения сил трения опускного колодца о

Привязан			
Ив. №			

ТП 902-1-99.85-ПЗ

Лист 15

Альбом /

Типовой проект 902-1-99.85 - ПЗ

ПЛАНИРОВКА ПОСРЕДСТВАМИ ОЦЕПКИ

грунт при недостаточном его весе нажевую часть 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 завышей стороны. При этом под наж опережающей стороны стенки колодца подвоятся подкладку.

При погружении колодца в связные грунтах подачи тиксотропного раствора возможно производить непосредственно за форшахту.

После погружения колодца до проектной отметки производится тампонаж полости тиксотропной рубашки путем закачки в галость растворонасосом СО-49 цементно-песчаного раствора.

Устройство днища производится после полного схватывания тампонажного раствора.

При бетонировании днища в нём устраивается временный зумпф с патрубком для откачки грунтовых вод. После окончания работ по бетонированию днища колодца выполняется монтаж панелей внутренней перегородки. Водостлив производится до окончания монтажа перекрытия и устройства обратной засыпки. Затем колодец заполняется водой, а после строительства надземной части вода откачивается и производится монтаж оборудования.

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

Одним из вариантов строительства подземной части насосной станции из сборного железобетона в сухих и мокрых грунтах при глубине подводящего коллектора 5,5м является метод „стена в грунте.“

При строительстве способом „стена в грунте“ следует выполнять требования СН477-75, а также разработанных ГПИ фундаментпроект чертежей ППР „Устройство подземных стен заглубленных помещений способом „стена в грунте.“

Для обеспечения прочности и устойчивости сооружения, а также устойчивости стенок траншеи рекомендуются следующий порядок производства работ:

- устраивается пионерный котлован;
- по контуру будущей траншеи сооружается железобетонная форшахта, защищающая верх траншеи от обрушения

При применении форшахты из сборных плит в целях предотвращения ее разрушения при перемещении по ней штангового экскаватора она должна опираться на песчаное основание, а плиты между собой сварены закладными деталями с одновременной заделкой стыков;

- штанговым экскаватором стрывается траншея на 150-200мм глубже проектного положения панелей и шириной 800мм по контуру сооружения. Траншея разрабатывается захватками длиной каждая не более трех-четырёх стеновых панелей (6-8м). Одновременно с разработкой траншея заполняется глинистой суспензией наблм 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

Привязан.			
инв. №			

ТП902-1-99.85 ПЗ

Лист 16

при помощи инвентарных направляющих устанавливаются еще 2-3 стеновые панели. Все стеновые панели подвешиваются на форшафте при помощи двутавров, продетых в отверстия, предусмотренные в стеновых панелях;

- временно закрепляют панели в проектном положении путем подачи бетона методом ВЛТ на высоту не менее 1.0м в обе пазухи между панелями и стенками траншеи;

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

- наружная полость между стеновыми панелями и наружной стенкой траншеи заполняется цементно-песчаным раствором (тип ПМОНЖ), подаваемым по инъекционным трубам диаметром 50-60мм, 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, закрепления их привакой к форшафту, тимпонажа пазухи и устройства монолитного пояса начинается разработка грунта во внутреннем контуре сооружения на глубину 1.8м. По мере разработки грунта производится опанеливание стыков стеновых панелей.

- после заделки всех стыков на глубину 1.8м, выемка грунта продолжается еще на захватку равную 1.8м с заделкой стыков и т.д.

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

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.

7.3. Строительство надземной части насосной станции.

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

7.4. Производство работ в зимнее время.

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

- утеплить склады глины, глинопорошков, помещения для глинонамесителей, раствора-насосы и трубопроводы;
- глину перед употреблением измельчить и пропарить острым паром;
- употреблять для затворения воды подогревую до температуры

привязан			

ТП 902-1-99.85 ПЗ

лист
17

Альбом 1

Типовой проект ТП 902-1-93.85

Имя и Фамилия Проектанта

20-30°C;

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

В качестве мероприятий, предотвращающих замерзание колодезь к грунту, в случае вынужденных перерывов в опускании следует применять:

- устройство с наружной стороны по периметру стен кольцевого воротника из древесных опилок, соломенных матов и т.п.;

- электрогрев или парогреव грунта в зоне кольца шириной до 1 м на глубину до 1,5-2,0 м и более в зависимости от температуры наружного воздуха и категории грунта;

- насыщение грунта, окружающего верхнюю часть колодезя, водным раствором поваренной соли.

Производство строительно-монтажных работ в зимнее время разрешается при соблюдении следующих условий:

- а) под перемишки устанавливаются временные стойки на клинья;
- б) не допускаются перегрузки на плиты покрытия от снега и строительных материалов;
- в) не разрешается возведение перегородок толщиной 120 мм способом замораживания без раскрепления на период оттаивания;
- г) штукатурка и облицовка стен в помещениях выполняется после оттаивания и отвердения кладки;
- е) кровельная стяжка выполняется в соответствии с требованиями СНиП III-26-76 п. 2.19

При строительстве насосной станции методом "стена в грунте" рекомендуется использовать авторское свидетельство Я.С. 386068.

Для тампонажи щели между стеной и грунтом рекомен-

дуется применять мешки, заполненные инертным материалом (авторское свидетельство Я.С.566304).

7.5 Техника безопасности

Все строительно-монтажные работы по подземной и наземной частям насосной станции должны выполняться в соответствии с требованиями СНиП III-4-80, "Техника безопасности в строительстве".

Интенсивность разработки грунта, а также расчетные зоны опирания должны обеспечить равномерное и симметричное оседание колодезя.

Запрещается разрабатывать связные грунты более чем на 1 м ниже кромок ножа.

Для предотвращения возможности напыла несвязных грунтов в полость опускаемого колодезя 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 колодезя должны быть предусмотрены меры по обеспечению быстрой эвакуации людей на случай внезапного прорыва грунта и затопления колодезя.

По внутреннему периметру колодезя должны быть устроены защитные козырьки.

При непрерывном водоотливе необходимо обеспечить аварийный резерв водоотливных средств.

При дополнительном пригрузении колодезя сверху, необходимо предусмотреть меры безопасности для работающих внизу.

При строительстве насосной станции методом "стена в грунте" мероприятия по технике безопасности такие же, как и при строительстве колодезя опускным способом.

Привязан			
Имя И			

ТП 902-1-93.85 ПЗ

Лист 18

20729-01 21

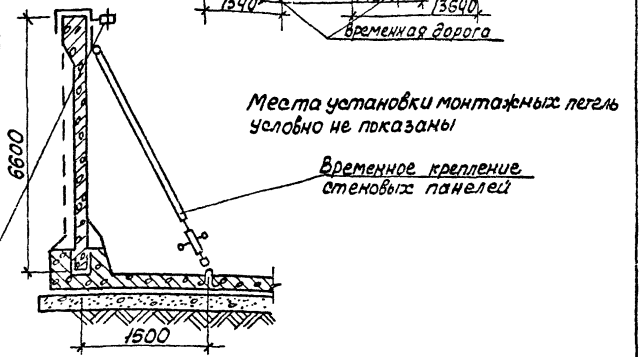
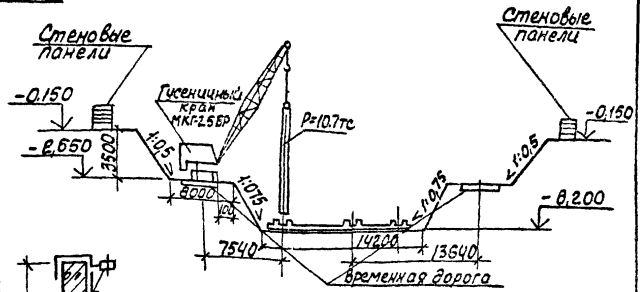
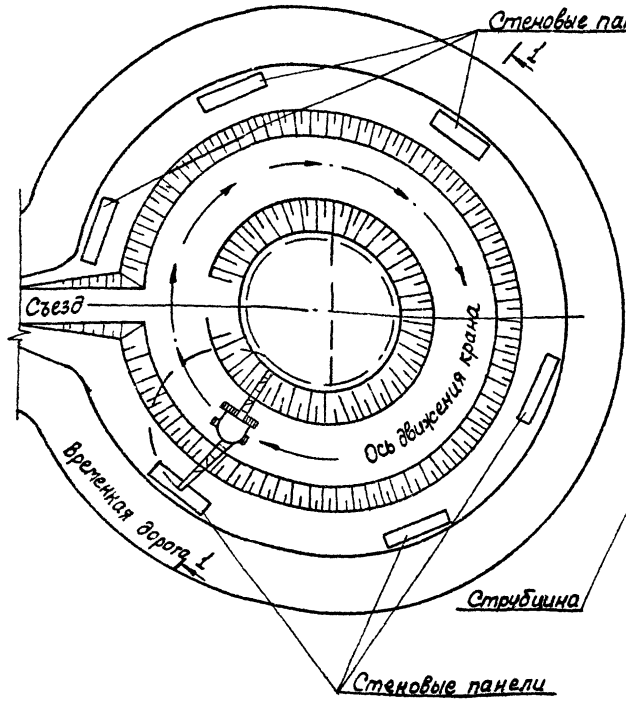
Альбом 1

Типовой проект 902-1-9985

ЦНХ МЛСН ВРШЛНЧ ИЛЗЛЗЛ ВРШЛНЧ

Схема монтажа наружных стеновых панелей при строительстве сборно-монолитной подземной части насосной станции в открытом котловане при Hк=4,0м в сухих грунтах

Разрез 1-1



Привязан
ЦНХ №

ТП 902-1-9985-ПЗ

Лист 19

20729-01 22

Коп Килешева

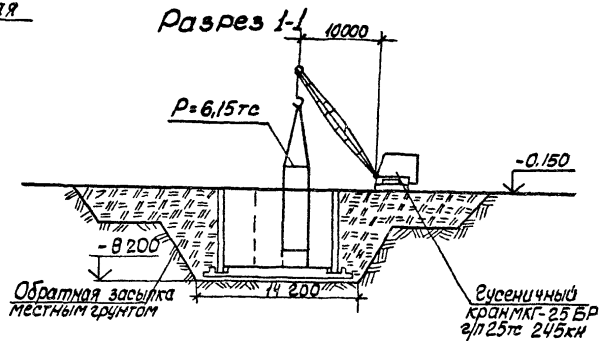
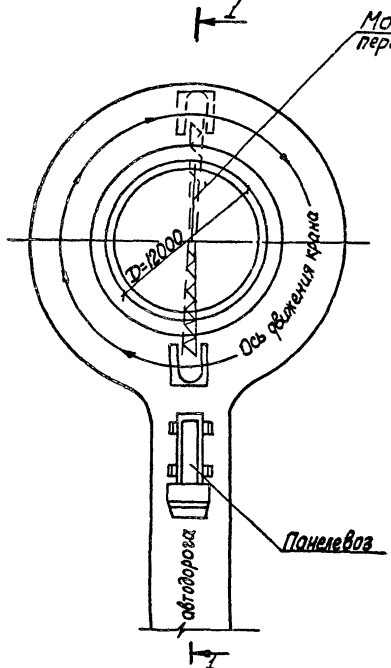
формат А3

Альбом

Типовой проект 902-1-9985

ИЗДАНИЕ ПОСЛЕДНЕЕ ИЛИ ПОСЛЕДНЕЕ

Схема монтажа панелей перегородки
 при строительстве сборно-монолитной подземной части
 насосной станции в открытом котловане
 при Нк=4.0м в сухих грунтах



Привязан			
Цив №2			

ТП 902-1-9985-ПЗ

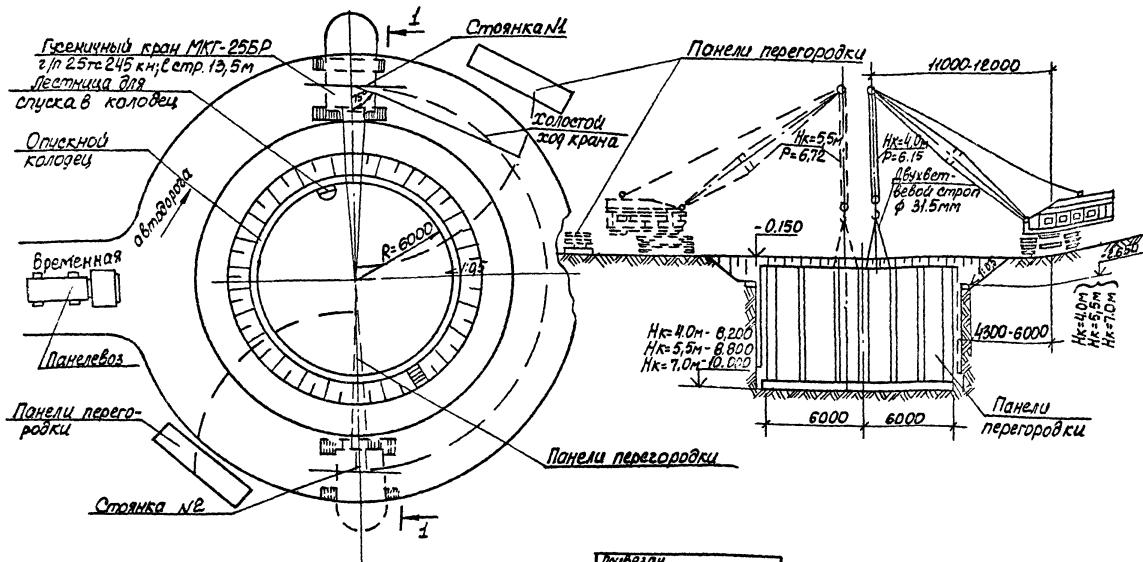
Лист 20

20729-01 ЭЗ

Формат А3

Схема монтажа панелей перегородки
опускного колодеца подземной части насосной
станции

Разрез 1-1



Типовой проект 902-1-99.85

ИЗДАНИЕ ПОСЛЕДНЕЕ

Привязан			
Ш/л. №			

ТП 902-1-99.85-ПЗ

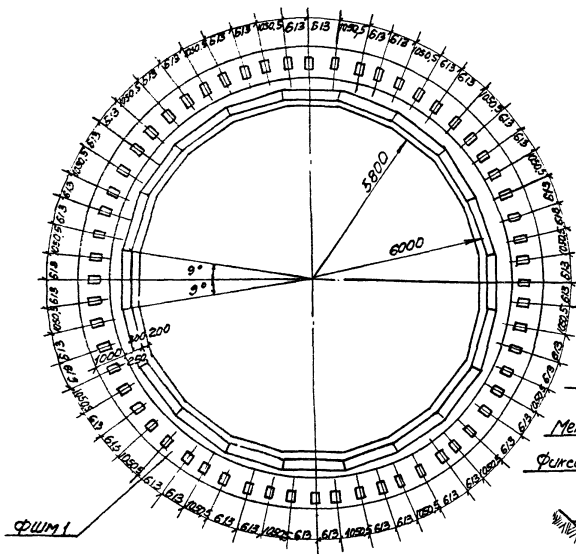
Лист
21

20729-01 24

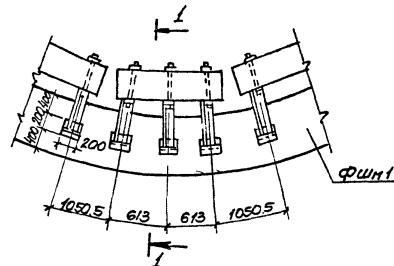
Коп Кулашова

формат А3

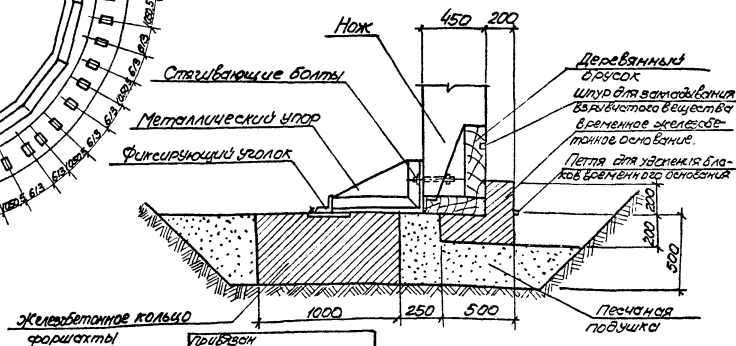
Схема расположения опорных
блоков и формашты при опускном способе



Деталь фиксации колодца
до опускания



Разрез 1-1



Конструкция формашты и опорных
блоков разработаны в чертежах КЖ

Грибован			
Шиб Н°			

ТП 902-1-99.65-ПЗ

Лист
23

20729-01 26

Фирма АЗ

Типовой проект 902-1-99.65

УТВЕРЖДЕНО: _____

Ведомость основных объемов строительных, монтажных и специальных работ

Наименование работ	Единица измерения	Открытый способ			Опускной способ				Стена в грунте Нк = 5,5 м	
		Монолитный вариант		Сборно-монолитный вариант	Сборно-монолитный вариант		Монолитный вариант		сухой грунт	мокрый грунт
		4,0 м	5,5 м		4,0 м	5,5 м	7,0 м			
		сухой грунт	сухой грунт	сухой грунт	мокрый грунт	мокрый грунт	сухой грунт	мокрый грунт	сухой грунт	мокрый грунт
Земляные работы	м ³	19356	20926	19356	2266	2322	2504	2504	5057	5057
Устройство бетонных конструкций	м ³	86	86	86	83	83	90	90	83	83
Устройство монолитных железобетонных конструкций	м ³	225	234	127	146	146	289	289	124	124
Монтаж сборных железобетонных конструкций	м ³	35	35	117	228	140	40	40	134	134
Кирпичная кладка	м ³	316	316	316	316	316	316	316	316	316
Отделочные работы	м ²	1129	1192	817	1202	1251	1274	1274	966	1251
Трудозатраты	чел-дн	2144	2190	1946	1799	1311	1737	1925	1809	2636

Привязки			

ТП 902-1-9985-ПЗ

