

ТИПОВОЙ ПРОЕКТ
902-1-92.84

КАНАЛИЗАЦИОННАЯ НАСОСНАЯ СТАНЦИЯ
ПРОИЗВОДИТЕЛЬНОСТЬЮ 25 - 173 м³/ч, НАПОРОМ 6-65 м
ПРИ ГЛУБИНЕ ЗАЛОЖЕНИЯ ПОДВОДЯЩЕГО КОЛЛЕКТОРА 4,0 м
(СБОРНО-МОНОЛИТНЫЙ ВАРИАНТ)

СОСТАВ ПРОЕКТА:

- Альбом I Пояснительная записка.
- Альбом II Технологические решения. Внутренний водопровод и канализация. Отопление и вентиляция
- Альбом III Архитектурно-строительные решения. Надземная часть. Общие чертежи
- Альбом IV Строительные решения. Подземная часть.
- Альбом V Подземная часть. Изделия.
- Альбом VI Силовое электрооборудование. Технологический контроль.
- Альбом VII Спецификации оборудования
- Альбом VIII Ведомости потребности в материалах
- Альбом IX Сметы. Общая часть
- Альбом X Сметы. Подземная часть.

Примененные типовые материалы:

Типовые конструкции и детали Т-2092 - бак разрыва струи емкостью 180 л,
Серия 3.301-13, вып. 2
- Катанка управления запиской ф300

Распространяет ЦИТП
Распространяет Тбилисская фирма ЦИТП

АЛЬБОМ I

Разработан проектной институтом
„Шарковский водоканалпроект“

Главный инженер института

Главный инженер проекта

г. А. Бондаренко

В. С. Лялюк

Утвержден В/о „Сухвороканализпроект“

протокол № 29 от 7.06.1984г.

введен в действие В/о „Сухвороканализпроект“

приказ № 203 от 27.09.1984г.

Привязан:

Ил. №

Оглавление

	Стр.
1. Общая часть	3
2. Технологические решения	6
3. Внутренний водопровод и канализация	8
4. Отопление и вентиляция	8
5. Силовое электрооборудование. Технологический контроль	10
6. Архитектурно-строительные решения	12
7. Основные положения по производству работ	14
8. Механическое оборудование	20
9. Указания по привязке проекта	28
10. Показатели результатов применения научно-технических достижений в строительных решениях проекта	29

Типовой проект разработан в соответствии
с действующими нормами и правилами.

Главный инженер проекта  В.С. Лялик

Привязан	
Лист №	/

Амьсом I
 Тиловоу проект 902-1-92.84
 Тиловоу проект 902-1-92.84
 Тиловоу проект 902-1-92.84

1. Общая часть

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

Условия и область применения

- В проекте приняты следующие условия строительства:
- расчетная зимняя температура наружного воздуха минус 30°C;
 - скоростной напор ветра для I-IV географических районов;
 - вес снегового покрова для I-IV географических районов;
 - не учитывается сочетание нагрузок при скоростном напоре ветра для IV географического района и веса снегового покрова для IV географического района.

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

Расчет подземных сооружений произведен для грунтов двух типов - песчаных и суглинков со следующими характеристиками - при производстве работ бакрепом котловане по таблице 1

- при производстве работ опускным способом для сухих и мокрых грунтов по таблице 2

Таблица 2

Тип грунта	Кэф. безопасности для грунта в соотнош. к коэффициенту Ka	Плотность грунта γ_n в т/м ³
Пески	0.4	1.5
суглинки	0.5	1.8

Коэффициент безопасности по грунту принят $K_r = 1.1$ - для песков и $K_r = 1.15$ - для суглинков

Расчетный уровень грунтовых вод принят на 1.5 м ниже планировочной отметки для $H_k = 4.0, 5.5$ и 7.0 м.

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.

Таблица 1

Тип грунта	Надглубина угла внутреннего трения φ_n	Модуль сжатия $E_{сж}$ кгс/см ²	Плотность грунта ρ	Нормативное удельное сопротивление R_n МПа	Коэффициент пористости
пески	0.49 рад или 28°	18 МПа или 180 кгс/см ²	1.87 т/м ³	0	0.75
суглинки	0.37 рад или 21°	140 кгс/см ²	1.87 т/м ³	23 МПа или 23 кгс/см ²	0.75

Привязка

ТП 902-1-92.84-ПЗ

Пояснительная записка

Стадия	Лист	Листов
Р	1	1
Госстрой СССР Сибирский филиал Водоканалпроект		

Тиловоу проект 902-1-92.84

Таблица комплектации типовых проектов.

Альбом I
902-1-92.84
Типовой проект
СМЭП. Проект и детали. Взаимозаменяемость

№/альбом	Наименование	ТП 902-1- НК=4,0 м Сборно-монолитный открытый способ в фундаментах и малых грунтах	ТП 902-1- НК=4,0 м Монолитный вариант открытый способ в фундаментах и малых грунтах	ТП 902-1- НК=5,5 м Сборно-монолит- ный вариант открытый способ в фундаментах и объектной опорах в массиве грунтах	ТП 902-1- НК=5,5 м Монолитный вариант (откры- тый способ в сухих грунтах	ТП 902-1- НК=7,0 м Сборно-монолит- ный вариант (открытый способ в фундаментах и малых грунтах
I	Пояснительная записка	ТП 902-1-92.84	из т.п. 902-1-92.84	из т.п. 902-1-92.84	из т.п. 902-1-92.84	из т.п. 902-1-92.84
II	Технологические решения, эпитаксидная водопровод и канализация. Отопление и вентиляция.	ТП 902-1-92.84	из т.п. 902-1-92.84	из т.п. 902-1-92.84	из т.п. 902-1-92.84	из т.п. 902-1-92.84
III	Архитектурно-строительные решения. Наземная часть. Общие чертежи	ТП 902-1-92.84	ТП 902-1-93.84	из т.п. 902-1-92.84	из т.п. 902-1-93.84	из т.п. 902-1-92.84
IV	Строительные решения Наземная часть.	ТП 902-1-92.84	т.п. 902-1-93.84	т.п. 902-1-94.84	т.п. 902-1-95.84	ТП 902-1-96.84
V	Наземная часть. Изделия	ТП 902-1-92.84	-	ТП 902-1-94.84	-	ТП 902-1-96.84
VI	Символьное электрооборудование. Технологические контрольные	ТП 902-1-92.84	из т.п. 902-1-92.84	из т.п. 902-1-92.84	из т.п. 902-1-92.84	из т.п. 902-1-92.84
VII	Спецификации оборудования	ТП 902-1-92.84	из т.п. 902-1-92.84	из т.п. 902-1-92.84	из т.п. 902-1-92.84	из т.п. 902-1-92.84
VIII	Вероятности потребности в материалах	ТП 902-1-92.84	ТП 902-1-93.84	ТП 902-1-94.84	ТП 902-1-95.84	ТП 902-1-96.84
IX	Стены. Общая часть	ТП 902-1-92.84	из т.п. 902-1-92.84	из т.п. 902-1-92.84	из т.п. 902-1-92.84	из т.п. 902-1-92.84
X	Стены Наземная часть	ТП 902-1-92.84	ТП 902-1-93.84	ТП 902-1-94.84	ТП 902-1-95.84	ТП 902-1-96.84

Примечание	

ТП 902-1-92.84-ПЗ

Лист 2

Тиловой проект 902-1-92.84 Я.Лекст.м 1

Ч.№ 1, лист 1, переписки и фотоизображения

Насосная станция может располагаться как на территории промплощадки, так и на самостоятельной площадке, в населенном пункте и вне его. Подземная часть насосной станции круглая в плане. Диаметр: $\phi 6,5\text{м}$ - в сборно-монолитном варианте; $\phi 5,5\text{м}$ - в монолитном варианте.

Глубина заложения подводящего коллектора принята - $4,0$; - $5,5$ м для монолитного и сборно-монолитного вариантов и $-7,0$ для сборно-монолитного варианта. Отметка днща соответственно равны $-6,0$; $-7,5$ - в монолитном варианте и $-6,0$; $-7,6$ и $-9,0$ м в сборно-монолитном варианте.

Наземная часть квадратная, размеры в плане $6,0 \times 6,0$ м, высотой $3,3$ м.

В наземной части насосной станции расположены венткамеры, санузел, предусмотрено место установки электрощита.

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

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

Для предупреждения образования подпора в сети при отключении станции допускается устройство аварийного выпуска с установкой ручной задвижки.

При нормальной работе насосной станции задвижка закрыта и опломбирована.

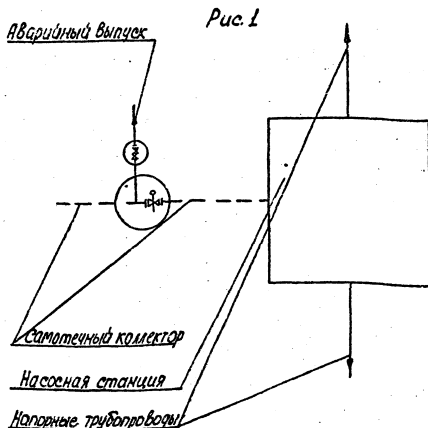
Устройство аварийного выпуска должно быть согласовано с органами санитарно-эпидемиологической службы, охраны рыbnых запасов и по регулированию использования и охране вод.

Проектирование камеры отключения и аварийного выпуска в объем настоящего проекта не войдет.

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 длиной $1,0$ м.

Схема узла насосной станции приведена на рис.1.



Привязан			

ТП 902-1-92.84-ПЗ

Лист
3

10975-01.8

2. Технологические решения.

Производительность канализационной насосной станции с 3 насосами типа СД (2 рабочих и 1 резервный) составляет 25+173 м³/ч, напор 6+85 м.

Производительность и напор насосной станции переменные, в зависимости от типоразмера устанавливаемых насосов.

2.1. Приемный резервуар.

Сточные воды поступают по подводящему коллектору в приемный резервуар.

Емкость приемного резервуара насосной станции принята конструктивно и составляет 12,5 м³, что соответствует ~3-мичунтной максимальной производительности одного насоса марки СД (различные модификаций).

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

Приемный резервуар оборудован устройством для замачивания осадка. Подочоводы на замачивание регулируется подвижной ручным приводом. Для стыва осадка со стен и днища резервуара предусмотрен поливочный кран, оборудованный резиновым шлангом с боковой заслонкой. Вода к поливочному крану подается из системы гидроуплотнения сальников насосов марки СД.

Спуск в приемный резервуар осуществляется через специальные люки по каботным скобам.

2.2. Помещение решеток-дробилок.

В помещении решеток располагаются два подводящих канала 400×800 перекрытых рифленым железом, в которые устанавливаются решетки-дробилки КРД-ЮМ и резервная решетка с ручной очисткой.

Решетка-дробилка КРД-ЮМ представляет собой комбинированное устройство, объединяющее в себе решетку, на которой задерживаются загрязнения, и дробящее устройство.

Дробленные загрязнения через прозоры в решетке попадают в приемный резервуар.

Техническая характеристика КРД-ЮМ приведена в таблице №3

Таблица №3

№ п/п	Наименование	
1.	Пропускная способность, тыс. м ³ /сут. м ³ /ч	7-10 290-416
2.	Скорость движения сточной жидкости в прозоре решетки, м/с	06-09
3.	Ширина прозоров, мм	16
4.	Привод установки: электродвигатель тип	4ЯНЕМВ8УЗ
	мощность, кВт	8,0
	частота вращения, об/мин	750
5.	Масса, кг	590

Решетка-дробилка работает непрерывно по подводящим каналам перед решетками-дробилками установлены шибовые ящики с ручным управлением.

Для монтажа и демонтажа решетки-дробилки КРД-ЮМ предусмотрена таль электрическая ТЭ100-52120-01 2/п 1 тонна

привезан	
цв.б.№	

ТП 902 -1-92.84-ПЗ

Лист

4

2.э. Машинный зал.

В машинном зале насосной станции предусматривается установка основных технологических насосов марки СД (2 рабочих и 1 резервный); насос для подачи воды на уплотнение сальников основных технологических насосов (1 рабочий и 1 резервный хранения из склада), дренажный насос "ГНОМ" 10-10.

Техническая характеристика устанавливаемых насосов приведена в таблице №4.

Насосы марки СД монтируются с электродвигателем на общей плите, входящей в объем поставки завода-изготовителя и учета наливается под заливкой.

Работа насосов автоматизирована в зависимости от уровня сточных вод в приемном резервуаре.

Предусмотрены два диаметральных, противоположных выхода напорной трубы, работа из насосной станции на напорном трубопроводе каждого насоса устанавливаются обратные клапаны между движком и насосом. Каждому насосу предусмотрена отдельная всасывающая труба. Задвижки на всасывающих и напорных трубопроводах 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 неключении или аварийной установке любого рабочего насоса, а также при аварийном уровне сточных вод в приемном резервуаре, предусмотрено автоматическое включение резервного насоса. Диаметры всасывающих и напорных трубопроводов приняты в соответствии с производительностью насосов и допустимых СНИП скоростей движения сточных вод во всасывающих трубопроводах - 0,7+1,5 м/с, в напорных - 1,0+2,5 м/с.

Таблица №4

Марка насоса	Производительность м³/ч	Напор м	Удельная потребляемая мощность кВт	Тип электродвигателя	Мощность кВт	Частота вращения об/мин	Масса агрегата кг	Насос на гидромолотение						
								Марка насоса	Q м³/ч	H м	Диаметр всасывающей трубы	Диаметр напорной трубы	Масса кг	
СА 50/10	295-71-35	12-95-7,3	192	4А100Л4	4,0		149	БК 1/16	3,5	15	4АХ80В4	1,5	1450	61
СА 50/10б	21-525-76	11-80-6,6	180	4А100Л4	4,0	1450	149	БК 1/16	3,7	13	4АХ80В4	1,5	1450	61
СА 50/10С	20-475-71	9,2-7-5,6	170	4А100С4	3,0		143	БК 1/16	3,7	13	4АХ80В4	1,5	1450	61
СА 50/56	28-51-68	65-58-52	220	4А180С2	2,2		284	БК 4/24	7,5	63	4А180С4	7,5	1450	136
СА 50/56а	24-43-60	54-48-45	204	4А160М2	18,5	2900	274	БК 2/26	3,5	53	4А100Л4	4,0	1450	93
СА 30/56В	21-39-54	46-42-39	192	4А160С2	15,0		250	БК 2/26	4,0	47	4А100Л4	4,0	1450	93
СА 32/40	15,5-29-38	44-40-35	185	4А132 М2	11,0		210	БК 2/26	4,8	45	4А100Л4	4,0	1450	93
СА 32/40 а	13-205-24	36,5-33-30	170	4А112 М2	7,5	2900	168	БК 2/26	5,5	38	4А100Л4	3,0	1450	86
СА 32/40Б	12-215-23,5	31-28-25	158	4А100Л2	5,5		166	БК 1/16	4,7	33	4АХ80В4	1,5	1450	61
СА 25/14	14-255-34	162-145-13	220	4А100С4	3,0		152	БК 1/16	3,2	20	4АХ80В4	1,5	1450	61
СА 25/14а	12,3-22-21,6	134-12-11	204	4А90Л4	2,2	1450	152	БК 1/16	3,3	17	4АХ80В4	1,5	1450	61
СА 25/14Б	10,8-20-27	11,5-10-9,5	192	4А90Л4	2,2		125	БК 1/16	3,7	15	4АХ80В4	1,5	1450	61
СА 16/25	8,2-16-21,6	30-21-25	150	4А100С2	4,0		125	БК 1/16	2,5	26	4АХ80В4	1,5	1450	61
СА 16/25а	7,6-15,7-18,7	25-23-21	142	4А90Л2	3,0	2900	115	БК 1/16	2,0	28	4АХ80В4	1,5	1450	61
СА 16/25Б	6,8-12,9-16,5	21-19-18	134	4А90Л2	3,0		115	БК 1/16	2,8	24	4АХ80В4	1,5	1450	61
СА 16/10	7,1-14,5-18	11-10-9	185	4А80В4	1,5		115	БК 1/16	3,0	15	4АХ80В4	1,5	1450	61
СА 16/10 а	6,9-12,6-17	9,5-8,5-7,5	170	4А80В4	1,1	1450	115	БК 1/16	3,0	13	4АХ80В4	1,5	1450	61
СА 16/10Б	6-11,2-14,7	7,7-7,2-6,5	158	4А80В4	1,1		115	БК 1/16	3,0	12	4АХ80В4	1,5	1450	61

Привязка		
Услов. №		

ТП 902-1-92.84-173

Типовой проект 902-1-92.84

ИЗДАНИЕ ПОСЛЕДНЕЕ И ОРИГ. ВАР. ИЛИ ИСП.

Альбом 1
Титульный проект 902-1-92.84

Имя, И.П. Отчество, Подпись и дата, Инициалы

В соответствии с ГОСТ 11379-80* предусмотрена подача воды на гидроуплотнение сальников насосов СД с напором, превышающим напор насосов СД на 0,3-0,5%. Для подачи воды предусмотрена установка насосов ВК^{1/16} или ВК^{1/26}.

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

Для сбора воды от мытья пола и аварийных протечек предусмотрен сборный лоток, заканчивающийся приемком. Откачка воды из приемка осуществляется насосом «Гном» 10-10.

Для монтажа и демонтажа насосов и электродвигателей и проводки работ в машинном зале предусмотрена в надземной части - галерея электрическая канатная ТЭ 050-52120-00 г/п 0,5м;

3. Внутренний водопровод и канализация.

Вода на хозяйственно-питьевые нужды канализационной насосной станции подается от внутриплощадочной сети.

Водопроводы, водосток и внутренние сети водопровода запроектированы из труб полиэтиленовых высокой плотности ϕ 15-30мм (ГОСТ 18599-75*).

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 санитарным прибором, даку разрыва струи, узлу управления системы теплоснабжения к водоводяному подогревателю поливочного крана.

Расчетный расход на хозяйственно-питьевые нужды - 1,6 л/с; на производственные нужды - 2,8 л/с.

Необходимый напор на входе в здание - 10м.
Для поливки территории изложены следующие условия поливочный кран. При наличии вблизи насосной станции сети технического водопровода - подача воды на уплотнение сальников насосов типа СД

может предусматриваться от этой сети. Бак разрыва струи при этом исключается.

В случае, когда в сети технического водопровода имеется необходимое для уплотнения сальников давление - исключаются и насосы типа ВК.

Стоки от санитарных приборов сбрасываются непосредственно в канал приемного резервуара перед решетками.

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 климатического района с наружной температурой -30°С.

Термические сопротивления ограждающих конструкций приняты:

Наименование помещений	Наименование ограждающих конструкций	Термическое сопротивление, м ² °С/ккал.
Производственные помещения	Стены из керамического пустотного кирпича $\delta = 380$ мм при	0,9
	Кровля - утеплитель пенобетон $\gamma = 500$ кг/м ³ $\delta = 100$ мм	
		0,972

Привязан		
И.П.И.В.		

ТП 902-1-92.84-ПЗ

Лист 6

Туполовой проект 902-1-92.84 Альбом 1

ИЗДАТЕЛЬСТВО "ИНТЕР" ВАРШАВА

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

Потеря напора в здании насосной станции составляет (для $t_{из} = -30^{\circ}\text{C}$) 1,0 м. б.ст.

Система отопления запроектирована горизонтальной обмоточными циркуляционными ветвями, регулируемая.

В качестве нагревательных приборов приняты коллекторы, "якорд". Внутренние температуры в отапливаемых помещениях приняты в венткамерах +10°С и производственных помещениях +5°С.

Горячее водоснабжение обеспечивается аксостным водоводяным подогревателем.

Вентиляция запроектирована: вытяжная, механическая из-под перекрытия приемного резервуара; общеобменная механическая в машзале из условия ассимиляции тепловыделений; во всех остальных помещениях по кратностям в соответствии со СНиП II-32-74 и СНиП II-92-76.

В проекте принят следующий режим работы вентиляционных систем:

- а) приточные установки; П1, П2 - круглый год
 - П1 - только летом
 - П2 - только летом
- б) вытяжные установки; ВЕ1, В1, П1, В2, ЗР - круглый год
 - В3 - только летом

Проектом предусмотрено применение воздуховодов, изготовленных индустриальным способом из кровельной и тонколистовой стали, согласно СНиП III-28-75. Вытяжные воздуховоды вытяжных систем в местах пересечения кровли и выше выполняются из тонколистовой стали $\delta=1,4\text{мм}$.

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

Монтаж систем и оборудования вентиляции производится в соответствии с указаниями СНиП III-28-75.

Проектом предусмотрено:

- а) дистанционное управление сложного устройства приточными и вытяжными установками П1, П2; В1, П1, В2, ЗР, В3;
- б) сигнализация при аварийном отключении электродвигателей вытяжников;
- в) защита calorificера системы П1, П2 от затопивания. Мероприятия пунктов а, б, в выполнены в разделе проекта марки ЯЭМ.

Трубопроводы узла управления необходимо изолировать обдувкой: $\delta=15\text{мм}$. В качестве покрывного слоя использовать фольгоизол.

После монтажа сантехнических устройств все отверстия в строительных конструкциях должны быть тщательно заделаны. Воздуховоды, нагревательные приборы и отопительные трубопроводы окрасить снаружи масляной краской 2 раза. Воздуховоды приточных систем окрасить изнутри и снаружи эпоксидной шпателькой ЭПОДИО в 3 слоя.

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

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

Привязан			
Изм. №			

ТП 902-1-9284-ПЗ

лист	7
------	---

1987-01-10

Типовой проект 902-1-92.84 Альбом 1

6. Силовое электрооборудование. Технологический контроль.
6.1 Общая часть.

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

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

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

Работа насосной станции предусматривается без постоянного обслуживающего персонала.

6.2. Электрооснабжение и силовое электрооборудование.

Электрооснабжение насосной станции предусматривается по двум рабочим или одному кабельным вводам напряжением ~ 380/220 В. При двух рабочих вводах оба рассчитываются на максимальную нагрузку.

Расчетные нагрузки в зависимости от мощности электродвигателей насосов перекачки стоков приведены в таблице 1э.

Для распределения электроэнергии и управления электроприборами в зависимости от категории надежности электрооснабжения насосной станции проектом приняты низковольтные комплектные устройства (НКУ) шкафного исполнения типа Ш 5915 (с двумя вводами) и Ш 5914 (с одним вводом), разработанные Донецким энергозаводом по заданию Харьковского водоканала проекта.

На комплектном устройстве устанавливается аппаратура управления и сигнализации, а также счетчик активной

энергии и приборы для измерения тока и напряжения. Ввиду незначительной потребляемой мощности конденсаторных установок (менее 50 кв.Ар) компенсация реактивной мощности не предусматривается.

Распределительная сеть выполняется кабелями марок АПВГ и АКПВГ необходимых сечений.

Принятый проектом объем автоматизации обеспечивает работу насосной станции без постоянного обслуживающего персонала.

Описание систем управления и автоматизации приведено на чертежах марки ЭМ в альбоме VI

Таблица 1э

Номинальная мощность электродвигателей насосов перекачки стоков, кВт	Установленная мощность, кВт	Расчетные нагрузки					Годовой расход электроэнергии, тыс. кВт.ч.
		Активная мощность, кВт	Реактивная мощность, кв.Ар	Полная мощность, кв.в	Коэффициент cos φ	Расчетный ток, А	
1,1	15,5	10,6	6,8	12,6	0,81	19	
1,5	16,7	11,4	7,2	13,4	0,82	20	
2,2	18,8	12,6	7,4	14,6	0,82	22	
3,0	21,2	14,0	7,6	16,0	0,84	24	
4,0	24,2	16,0	10,3	19,0	0,83	29	
5,5	29,7	18,7	12,2	21,3	0,87	33	
7,5	36,2	23,5	14,2	27,4	0,86	42	
11,0	46,7	29,4	16,7	33,9	0,88	52	
15,0	59,7	37,0	20,4	42,3	0,89	64	
18,5	70,2	43,1	22,4	48,6	0,90	74	
22,0	84,2	51,5	28,4	58,6	0,89	90	

Привязан	
Изм. №	

ТП 902-1-92.84-ПЗ

6.3 Электроосвещение.

Проект предусматриваетя общее рабочее освеще-
ние на напряжение ~ 220В, аварийное а помощью пере-
носного аккумуляторного светильника, а также ремонт-
ное на напряжение 12В. Аккумуляторный светильник
проектан не предусматривается, а приобретается
за счет средств, отпускаемых для эксплуатации и
освещения.

Сеть рабочего освещения питается от освети-
тельного щитка ЦО.

Сеть ремонтного освещения питается от понижаю-
щего трансформатора 220/12 В, встроеного в ящик
ЯТП-0,25/У3.

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

В качестве источника света приняты лампы накали-
вания общего назначения.

Групповая осветительная сеть во всех помещениях
выполнена кабелем АПВГ открыто по стенам с крепле-
нием скобати.

6.4. Зануление.

Для защиты персонала от поражения электрическим
током при повреждении изоляции проектом предусма-
тривается зануление.

Связь глукозаземной нейтралй питающих тран-
сформаторов с нулевой шиной НКУ осуществляется с
помощью нулевых жил илч оболочек питающих кабелей.

К нулевой шине НКУ не менее, чем в двух местах, присое-
диняется магистраль зануления, к которой в свою очередь
присоединяется всё электрооборудование и металлокон-
струкции, подлежащие занулению.

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

В надземной части насосной станции в качестве маги-
страли зануления используются обрамления канала,
подкрановые пути, а также специально проложенные
отрезки полосовой стали.

6.5. Технологический контроль.

Объем технологического контроля приведен в альбо-
ме VI, раздел АТХ, и обеспечивает автоматическую
работу насосной станции без постоянного обслуживающе-
го персонала.

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

Защита от засорения приборов измерения давления в
напорных патрубках насосов перекачки стоков осуществляет-
ется мембранными разделителями, которые изготавлиются
заказчиком по чертежам марки НКН.

Привязан			
Шиф. №			

ТП 90г-1- 92.84 -ПЗ

лист
9

19976-01-13

6. Архитектурно-строительные решения

Общие сведения.

Архитектурно - строительная часть

Общие сведения

Типовой проект разработан в соответствии с действующими нормами и правилами и предусматривает мероприятия, обеспечивающие взрывобезопасность и пожаробезопасность при эксплуатации здания.

Здание насосной станции по своему назначению относится по II классу по долговечности конструкций и степени огнестойкости - II степени (СНиП II-90-81, СНиП II-2-80) Класс ответственности здания - III.

Производственные процессы в насосной станции относятся:

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

б) по зрительным условиям работы к VIII разряду (СНиП II-4-79)

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

Объемно - планировочные решения.

Здание насосной станции квадратное в плане с размером 6,0 x 6,0 в осях

круглой подземной частью диаметром 5,5 м в монолитном - варианте, 6,3 м - в сборном варианте.

В подземной части расположены помеще- ние решеток - градирок, машзал и приемный резервуар. В наземной части расположены монтажные зоны, санузел и венткамеры.

Стены надземной части выполняются из пустотелого глиняного кирпича марки 75 (ГОСТ 530-80) на растворе марки 25. Перегородки толщиной 120 мм выполняются на растворе марки 50 с укладкой горизонтальной арматуры 2Ф6А-I через 5 рядов кладки по всей длине.

Кладка внутренних стен и перегородок во всех помещениях кроме венткамер, ведется шпательной с последующей штукатуркой, в вентпомеще- ниях - с подрезкой швов.

Гидроизоляция стен на отм.-0,00 выпол- няется из цементно-песчаного раствора состава 1:2 толщиной 30 мм.

Кровля плоская неветвицируемая, совме- щенная с покрытием. Состав кровли см. Альбом III лист 3 комплекта АР.

Вокруг здания устраивается асфальто-

Привязка			
ИЧВ. №			

ТП 902-1-92.84-ПЗ

Лист

10

Альбом 1
Типовой проект 902-1-92.84
ИЗДАНИЕ ПОСЛЕДНЕЕ

бая откоска $\delta=25\text{мм}$ шириной 0,75м по
плотно утрамбованному щебеночному основанию
Наружная отделка.

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

Цокольная часть, карниз, откосы оконных
и дверных проемов.

оштукатуриваются цементно-песчаным
раствором состава 1:3.

Откосы оконных и дверных проемов
окрашиваются известковой краской.

Нижние откосы оконных проемов покры-
ваются оцинкованной кровельной сталью.

Внутренняя отделка.

Все стальные изделия окрашиваются мас-
ляной краской за 2 раза по грунту из
олифы.

Рекомендации по внутренней отделке
помещений и устройству полов приве-
дены в альбоме II на листах марки АР.

Конструктивные решения.

Покрытие насосной станции выполнено из сборных
железобетонных комплексных плит размером 3,0х6,0м
по серии 1.465.1-10/82, которые опираются на желе-
зобетонные подушки в наружных кирпичных стенах.

Перекрытие на отм.-0,003м - сборно-моноклитное

железобетонное с опирает его обвязочные балки
на стены подземной части.

Подземная часть насосной станции имеет круглую в плане форму,
разделена железобетонной перегородкой по всей высоте и вы-
полнена в двух вариантах - моноклитном сборно-моноклитном.

При выполнении подземной части в сборно-моноклитном ва-
рианте стены её приняты из сборных унифицированных железобетонных
основных панелей по серии 3.902.1-10, вып.011С клиновид-
ным и шпиконым стыком или из панелей, выполненных
с использованием универсальной окантовки этой серии.
Прямоугольное сечение этих панелей обуславливает конфигу-
рацию наружных стен в плане в виде многоугольника, описан-
ного вокруг окружности диаметром 6,3 м.

Для повышения водонепроницаемости железобетонных
конструкций приемного резервуара применена окрасочная гид-
роизоляция внутренних поверхностей резервуара ввукта алю-
мы эпоксидной смолы ЭД-20.

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

Основные расчетные положения.

Конструкции надземной части насосной приняты или рассчиты-
ваны на виды нагрузок и воздействия в соответствии с требо-
ваниями СНиП II-6-74 «Нагрузки и воздействия».

Конструкции подземной части насосной станции, выполненные
в моноклитном или сборно-моноклитном варианте, рассчитаны на
виды нагрузок и воздействия, принятые и определенные в
соответствии с требованиями:

привязан			
И.В.МР			

ТП 902-1-92.84 -ПЗ

Лист 11

Титовол проект 902-1-92-04 Альбом 1

- СН 476-75 „Инструкции по проектированию опускных колодцев, погружаемых в тиксатропной рубашке при условии, что работы в мокрых грунтах будут осуществляться с водоуплотнением в песках и с водоотливом в глинистых.“

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 невыгодных сочетаний нагрузок на период строительства и эксплуатации с учетом пространственной работы конструкции с использованием вычислительного комплекса „Супер-76“ на ЭВМ „Минск-32“ при коэффициенте постели основания $K = 3 \text{ кг/см}^2$.

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

Во всех помещениях насосной станции все необетонированные стальные закладные и соединительные изделия железобетонных конструкций защищаются по очищенной от ржавчины поверхности лакокрасочными материалами: эмаль ХВ-113 в 2 слоя грунта ГФ-0119. 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 ХВ-113 в 2 слоя по 1 слою грунта ГФ-0119. Все металлические конструкции и изделия, за исключением стальных поверхностей манорельсовых и крановых путей, должны защищаться эмалью ХВ-113 или ПФ-133 в 2 слоя по 1 слою грунта ГФ-0119.

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 и диаметрами: 3,5 м в монолитном и 3,3 м в сборно-монолитном вариантах.

По методам строительства предусмотрены следующие варианты:

1. Открытый способ - при глубине подводящего коллектора $H_k = 4,0 \text{ м}$ в сухих и мокрых грунтах в монолитном и сборно-монолитном вариантах.
2. Открытый способ - при глубине подводящего коллектора $H_k = 5,5 \text{ м}$ в монолитном и сборно-монолитном вариантах в сухих грунтах.
3. Опускной способ - при глубине подводящего коллектора $H_k = 5,5 \text{ м}$ в мокрых грунтах и $H_k = 7,0 \text{ м}$ в сухих и мокрых грунтах в сборно-монолитном варианте.

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 строительных - монтажных работ при сборно-монолитном варианте предусматривается устройство монтажных полок.

Привязки			

777 902-1-92-04/13

Растительный грунт срезается бульдозером 96 квт (изд.с.) и перемещается в кучи. Окученный растительный грунт грузится экскаватором на автотранспорт и вывозится на 1км в отвал. Разработка котлованов производится экскаватором на автотранспорт с отвязкой всего грунта также на 1км 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 складированного непосредственно на площадке, устанавливаются в соответствии с балансом земляных масс, разрабатываемых при привязке проекта.

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

При строительстве подземной части в макрых грунтах, способ осушения котлована решается при привязке проекта с учетом конкретных гидрогеологических условий. Открытый водоотлив рекомендуется применять в сушливых грунтах при небольших коэффициентах фильтрации, а глубинное водоупонжение - в связных 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 прямиков.

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

Бетонные и монтажные работы.

Бетонная смесь на площадку строительства доставляется автосамосвалами, в случае расположения бетонного завода в радиусе до 5 км, и автобетонмешалками - при расположении завода на расстоянии более 5 км.

Из автосамосвалов и автобетонмешалок бетонная смесь непосредственно перегружается в опрокидные бадьи емкостью 0,4 м³.

Днище бетонруется непрерывно в один слой, отступая наклонными слоями сразу на проектную толщину.

Бетонная смесь для строительства стен из опрокидной бадьи принимается на боек, установленный на подмостях, с которого она вручную сталкивается в бетонируемые стены.

При строительстве насосной станции с Нк = 4,0 м в макрых грунтах применяется кран ДЭК-161 е/п 157 кН (16 т), перемещающийся по полке на отметке - 2,65, а при строительстве насосной станции с Нк = 4,0 и 3,5 м в сухих грунтах - автокран МКА-8,3 е/п 62 кН (6,3 т), перемещающийся по пол-

Привязан:	
Изм. №	

ТП 902-1-92.84-П3

Лист
15

кам соответственно на отметках -2,55 м и -3,65 м. Бетонная смесь укладывается ярусами, а в ярусы слоями по 0,2-0,25 м. Высота яруса зависит от высоты применяемой щитовой опалубки и не должна превышать 3,0 м.

Уплотнение бетонной смеси в днище производится виброрейками, а в стенах при помощи тисковых электровибраторов, закрепляемых к элементам опалубки, глубинных электровибраторов с гибким валом, а также частично ручную штыкованием.

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

Монтаж стеновых панелей насосной станции при $H_k = 4,0$ м в сухих грунтах выполняется краном ДЭК-161, перемещающимся по полке на отметке -3,55.

Монтаж стеновых панелей предусматривается с колес. В случае отсутствия такой возможности, раскладка стеновых панелей производится на бровке котлована в зоне действия монтажного крана. 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 струпины, а с днищем - при помощи арматурных петель, закладываемых в днище при его бетонировании.

Вертикальные стыки между стеновыми панелями (шпалочного типа) замоноличиваются механизированным способом в соответствии с «Рекомендациями по замоноличиванию стыков шпалочного типа в сборных железобетонных водосодержащих элементах», разработанными ЦНИИПромзданий.

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

Грунт в обратной засыпке послойно уплотняется катками 45-60 кН и пневматическими трамбовками на расстоянии 1 м от стен по периметру подземной части насосной станции.

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

Монтаж перегородок осуществляется краном ДЭК-161 после установки стеновых панелей и обратной засыпки пазух котлована.

После устройства перегородки, перекрытия над помещением решеток-дробилок, 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

Привязан	
Итв №	

ТТ 902-1-92.84-113

Лист

14

вода из колодца откачивается, тампонируется патрубком дренажного приемка и осуществляется монтаж технологического оборудования.

При строительстве насосной станции открытым способом в мокрых несвязных грунтах при $H_k = 4,0$ м с водоупорными скважинами, следует предусмотреть уширение фундаментной плиты за пределы наружных стен до 1,0 м, что позволит отключить водоупорные после устройства перегородки, тем самым снизятся расходы на водоупорные и на строительство насосной станции в целом.

7.2. Опускной способ производства работ.

При строительстве подземной части насосной станции опускным способом в тиксоэрозионной руде в первую очередь выполняется пионерный котлован на глубину 2,0 м от планировочной отметки. Разработка грунта в пионерном котловане производится экскаватором с погрузкой на автосамосвалы и отвозкой грунта в отвал на расстояние 1 км.

В пионерном котловане по наружному периметру колодца устраивается железобетонное кольцо фаршасти сечением $1,0 \times 0,5$ м.

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 МКГ-25 ВР г/п 245 кН (25 т).

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

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

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

Замоноличивание шпальных или клиновидных стыков производится в соответствии с указаниями выше рекомендациями.

Вертикальные клиновидные стыки между стеновыми панелями замоноличиваются методом торкретирования.

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 напылов бетона пескоструйным аппаратом и промывается

приказ		
Изм. №		

ТП 902-1-92.84-ПЗ

Лист
15

Типовой проект 902-1-92.84 Альбом 1

Лит. № табл. Подпись автора Взам. штамп

водой.

Иманиченный стык должен в течении трех су-
ток обильно смачиваться водой через каждые 1-3
часа в зависимости от температуры и влажност-
ти окружающего воздуха.

Разработка песчаного и супеснистого грунтов
I и II группы в колодцах осуществляется экскава-
тором, оборудованным грейфером (2% и 3% целост-
ным), а супеснистый грунт III группы - при по-
мощи грейфера - долота или грейфера фирмы
"Roslain".

На полосе шириной 1м по периметру ножа спуск-
ного колодца грунт разрабатывается вручную,
с перекидкой его под ковш экскаватора-грейфера.
Весь грунт грузится на автосамосвалы и отвоз-
ится в отвал на расстояние 1км.

При строительстве в мокрых грунтах выполня-
ется их осушение открытым водоотливом или
глубинным водоупонижением. Способ осушения
решается при привязке проекта с учетом конкрет-
ных гидрогеологических условий стройплощадки.

В проекте принят открытый водоотлив центро-
бежным насосом производительностью 40м³/ч. На-
сос устанавливается на специальной площадке,
повышенной на высоте до трех метров от низа
ножа колодца. При погружении колодца в не-
связных грунтах подача тиксотропного раство-
ра производится в нижнюю зону рубашки по
инъекционным трубам диаметром 32мм перфор-
рованным в нижней части, которые крепятся
с помощью хомутов, привариваемых к закладным

деталям и арматуре стыков с наружной сторо-
ны колодца.

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

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

После погружения колодца до проектной от-
метки производится тампонаж полости тиксо-
тропной рубашки и устройство монолитного
днища. Тампонаж производится путем закачки
в полость раствора с составом ЦП-49 цементно-
песчаного раствора.

При бетонировании днища в нем устраивает-
ся временный зумпф с патрубком для откачки
грунтовыми вод. После окончания работ по бетони-
рованию днища и набора им прочности не
менее 70% проектной, выполняется монтаж
панелей внутренней перегородки.

Водоотлив производится до окончания монта-
жа перекрытия на отметке 0.000 и устройства

Привязан	

ТП 902-1-92.84-173

Лист 18

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.

После выполнения обратной засыпки с неё устраиваются монолитные обвязочные балки по которым краном г/п 90 кН(10т) монтируются плиты перекрытия.

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

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 перекрытия выполняется автоподъемным или гусеничным стреловым краном г/п 98 кН(10т).

7.4. Производство работ в зимнее время.

Основание, на которое укладывается бетонная смесь и метод её укладки должны исключать возможность замерзания бетона на стыке с основанием. Если основанием служат пучинистые грунты, то сразу после разработки и защиты 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:

- Утеплить склады глины, глинопорошков, помещения для глиносмесителей, растворо-насосы и трубопроводы;
- глину перед употреблением измельчить и пропарить острым паром;
- употреблять для затворения воду подогревную до температуры 20-30°С;
- в случае перерыва в работе, система трубопровода должна быть освобождена от глинистого раствора и промыта водой.

В качестве мероприятий, предотвращающих примерзание колодцев к грунту в случае вынужденных перерывов в опускании, следует применять: устройство с наружной стороны по периметру стенок кольцевого воротника из древесных опилок, соломен-

Привязан	
Изм. №	

ТП 902-1-92.84-173

Лист
17

Альбом 1

902-1-92.84

проект

Лист 18
Лин. №

ных матов и т.д.

Электропрогрев или паропрогрев грунта в зоне кольца шириной до 1м 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.

Производство 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 120мм способом замораживания без раскрепления на период оттаивания;
- г) штукатурка и облицовка стен в помещениях выполняется после оттаивания и отвердения кладки;
- д) возведение кирпичных стен выполняется в соответствии с требованиями СНиП III-26-76 п. 2.19.

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 обеспечивать равномерное и симметричное оседание колодца. Запрещается разрабатывать вязкие грунты более, чем на 1м ниже кромки ножа. Для предотвращения возможности напыла связных грунтов в полость опускаемого колодца

необходимо, чтобы его нож был заделан в грунт на 0,5-1,0м

При разработке подвижных грунтов свободным 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.

8. Механическое оборудование.

В состав типового проекта насосной станции входит следующее механическое оборудование: решетка - дробилка, КРД 10М, затвор щитовой, бак разрыва струи емкостью 180л, колпак управления задвижкой, створное устройство с раздельной мембраной для манометра, решетка ручная, карыто-вырчатое, рама для крепления calorifера, лючек с заглушкой, расширитель, зонт, вставка редукционная, утепленный створный клапан. Нестандартизированное оборудование представлено в альбоме II чертежами общих видов.

Назначение и место установки оборудования приведены в соответствующих разделах проекта: технологическом, электротехническом и в разделе отопление и вентиляция.

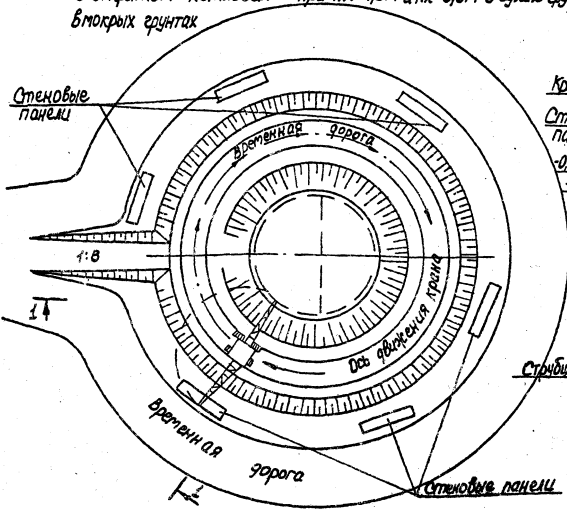
Лин. №	

ТП 902-1-92.84-ПЗ

Лист 18

Типовой проект 902-1-92.84.1500м1

Схема монтажа наружных стеновых панелей.
при строительстве сборно-монолитной порезной части насосной станции
в открытом котловане при Нк=4,0м и Нк=5,5м в сухих грунтах и Нк=4,0м
вмокрых грунтах



Разрез 1-1

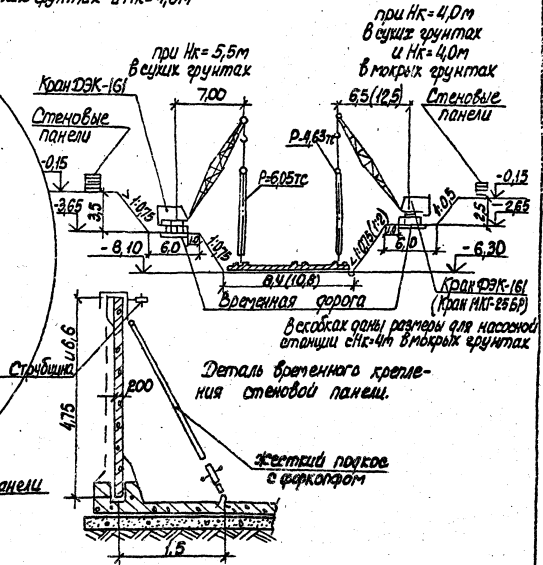
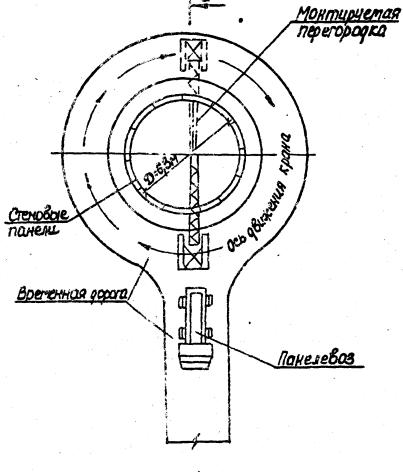


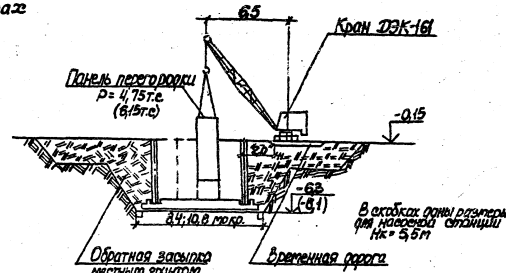
Схема монтажа панелей перегородок при строительстве сборно-монолитной ползетной части насосной станции в открытом котловане при $H_k=4,0m$ в сухих и мокрых грунтах и $H_k=5,5m$ в сухих грунтах

Типовой проект 902-1-92.84/16.01-1
 МАШПРОЕКТИРОВАНИЕ
 ПРОЕКТИРОВАНИЕ СПС
 МАШПРОЕКТИРОВАНИЕ
 МАШПРОЕКТИРОВАНИЕ



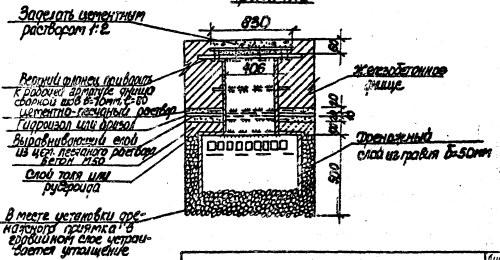
Дренажный приямок разработан в чертежах КЭС.

Разрез 1-1



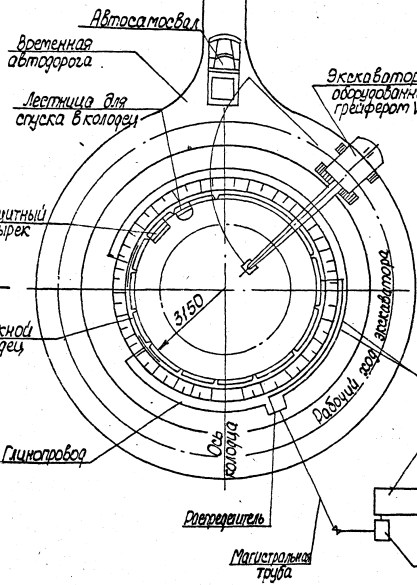
В окошках шириной размером для насосной станции $H_k=5,5m$

Деталь устройства дренажного приямка

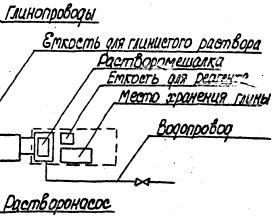
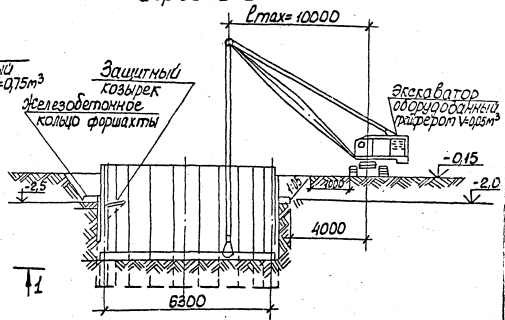


ТП 902-1-92.84-113

Разработка грунта внутри опускного колодца подземной части насосной станции



Разрез 1-1

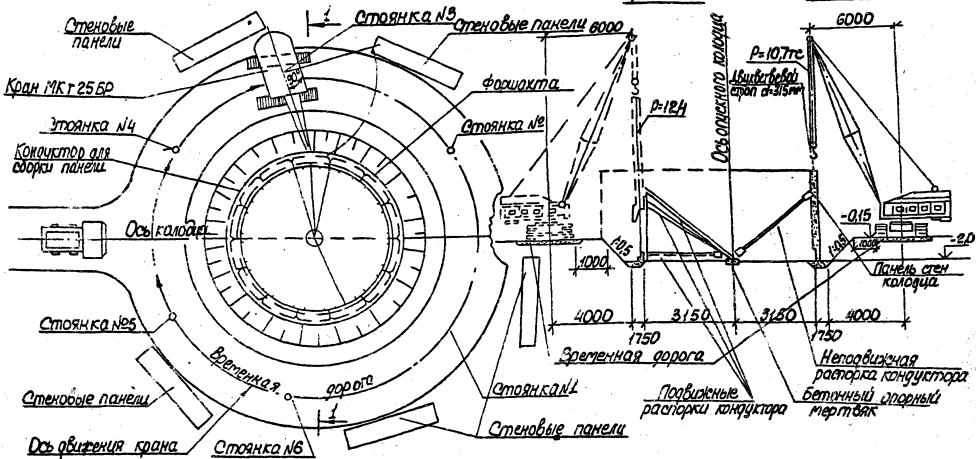


Сделано
 Топографический отдел
 Инженер-проектировщик В.И.С.

Схема монтажа стеновых панелей опускающего колодца
подземной части насосной станции при Нк=5,5м и 7,0м

Разрез 1-1
при Нк=7,0м

при Нк = 5,5м



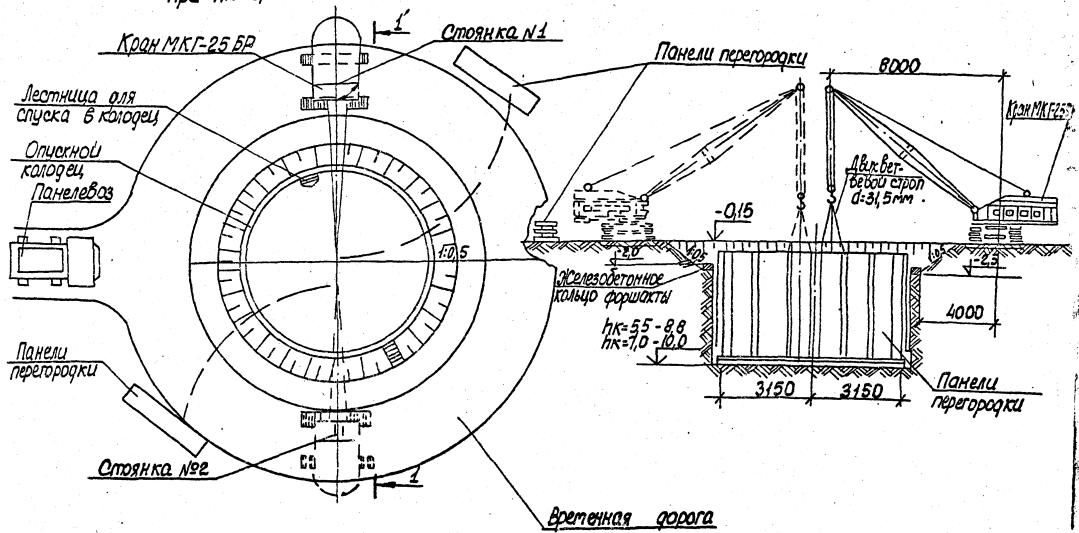
ТИПОВОЙ проект 902-1-92.84-ПЗ
 СТУДИЯ ПРОЕКТА И ДЕТАЛЕЙ

13976-01 25

Согласовано
Технический отдел
Имя и фамилия, должность и дата
Титуловый проект 902-192.84-192.84

Схема монтажа панелей перегородки
подземной части спускной насосной станции
при $H_k=5,5$ и T_m .

Разрез 1-1



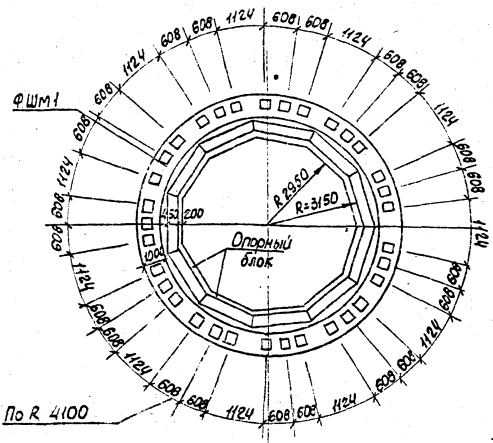
ТП 902-192.84-193

Лист 23

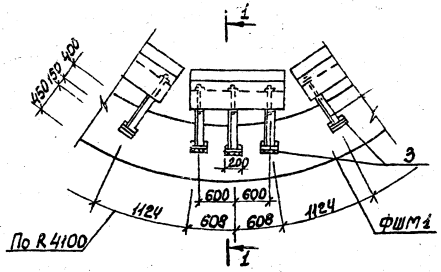
10716-01 20

Типовой проект 902-1-92.84-П3

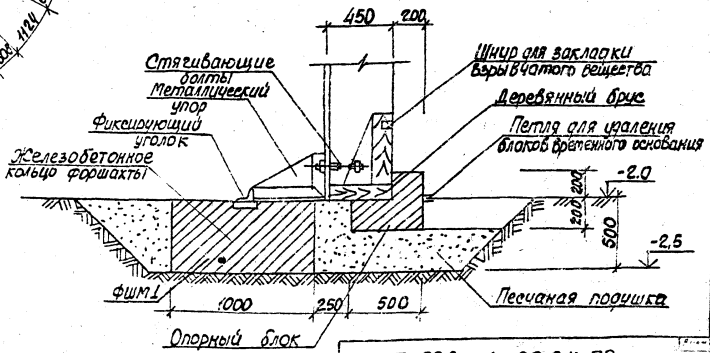
Схема расположения опорных блоков и форшахты при опускном способе



Деталь фиксации колодца до опускания



1-1



Конструкции форшахты ФШМ1 и опорных блоков разработаны в чертежах КЭС.

Т-П 902 - 1 - 92.84 - П3

Согласовано
Поставщик
Базис

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

№ п/п	Наименование работ	Единица измерения работ	Открытый способ						Опускной способ сборки-молитный вариант			
			Монолитный вариант			Сборно-молитный вариант			5,5 м		7,0 м	
			4,0 м		5,5 м	4,0 м		5,5 м	мокрым	сухим	мокрым	
			сухой	мокрым	сухой	сухой	мокрым	сухой	мокрым	сухой	мокрым	
			грунт	грунт	грунт	грунт	грунт	грунт	грунт	грунт	грунт	
1.	Земляные работы											
1.	Выемка	м ³	1748	3001	2639	2060	4572	3517	499	544	544	
2.	Насыль	м ³	1641	3682	2486	1882	4334	3208	82	82	82	
3.	Общий объем переработки базового грунта	м ³	3389	6683	5125	3942	8906	6725	581	626	626	
4.	Устройство бетонных конструкций	м ³	7,9	7,9	7,9	12,5	12,5	12,5	12,5	12,5	12,5	
5.	Устройство монолитных железобетонных конструкций	м ³	53,07	53,07	57,1	33,4	33,4	33,5	39,5	37,6	37,6	
6.	Монтаж сборных железобетонных конструкций	м ³	11,35	11,35	11,35	37,62	37,62	47	66,9	76,97	76,97	
7.	Кирпичная кладка	м ³	32	32	32	32	32	32	32	32	32	
8.	Отделочные работы	м ²	196	196	333	287	287	297	292	327	327	
9.	Трудозатраты	ч-час	2794	3574	3046	2611	3508	2863	2578	2723	3174	
10.	Продолжительность строительства	дн.	75	104	82	70	102	77	80	81	115	

9. Указания по привязке проекта.

1. Произвести привязку чертежей в зависимости от фактической глубины заложения подводящего коллектора. При глубине заложения подводящего коллектора, отличной от принятой в проекте, изменить уклон подводящего коллектора (если это допустимо по местным условиям) или предусмотреть местную подсыпку (срезку) грунта вокруг насосной станции.
2. Решить схему аварийного сброса сточных вод и согласовать её с органами санитарно-эпидемиологической службы, охраны рыбных запасов и по регулированию использования и охране вод.
3. В зависимости от условий привязки и технологии производства — определить категорию надёжности электрооборудования насосной станции и тип комплектного устройства в зависимости от места её расположения.
4. Предусмотреть передачу аварийных сигналов из насосной станции на диспетчерский пункт или другое помещение с обслуживающим персоналом.
5. В зависимости от режима работы насосной станции определить годовую расход электроэнергии.
6. В зависимости от глубины промерзания грунта проставить отметки выходов напорных трубопроводов.
7. Произвести привязку альбома VII спецификаций оборудования.

8. Уточнить производительность и напор основного насоса в соответствии с графиком совместной работы трубопроводов и насосов.

9. При наличии вблизи насосной станции трубопровода технической воды с необходимым для уплотнения сальников насосов марки СД, да влекнем, исключить насос ВК, бак разрыва струи и внести соответствующие изменения во все части проекта.

10. В зависимости от выбранного типоразмера насоса марки СД, произвести привязку альбомов II, VII, VIII.

11. При привязке проекта на $t_{н} = -20^{\circ}\text{C}$ или -40°C толщину стенок по теплогидравлическому расчёту принять 580 мм, а толщину утеплителя соответственно 70 мм и 150 мм; в зависимости от веса снегового покрова определить марку плит покрытия по несущей способности.

12. В случае отличия геологические и гидрогеологические условий площадки строительства по сравнению с принятыми в проекте, необходимо выполнить перерасчёт конструкций по затронутой части.

Привязки:			

Изм. №

ТП 902-1-9284-ПЗ

Лист

26

Содержание

№ п/п	Наименование	Стр.	Примечание
1	Перечень сравниваемых конструктивных элементов сооружения и видов работ для расчета основных показателей	30	
2	Локальная ведомость №1 показателей сметной стоимости строительно-монтажных работ и затрат труда по базисному и новому техническому уровню.	31	
3	Объектная ведомость показателей изменения сметной стоимости строительно-монтажных работ и затрат труда	35	
4	Объектная ведомость расхода основных строительных материалов по базисному и новому техническому уровню проектных решений.	37	
5	Сравнительная ведомость показателей изменения расхода основных строительных материалов по проектируемому объекту	40	
6	Относительные показатели изменения расхода основных строительных материалов по проектируемому объекту (стройке, очереди строительства)	42	
7	Объектный информационный сборник №1/1984 год показателей сметной стоимости строительно-монтажных работ, затрат труда и расхода основных строительных материалов	43	

Общие указания

Показатели результатов применения научно-технических достижений в строительных решениях проекта применены для канализационной насосной станции производительностью 25-173 м³/ч напором 6-65 м при глубине заложения подводящего коллектора 4,0 м (монолитный вариант в мокрых грунтах).

Исполнители		Тышко		Шедко		Власенко		Савельев		Савельев	
Исполнители	Тышко	Шедко	Власенко	Савельев	Савельев	Савельев	Савельев	Савельев	Савельев	Савельев	Савельев
Исполнители	Тышко	Шедко	Власенко	Савельев	Савельев	Савельев	Савельев	Савельев	Савельев	Савельев	Савельев
Исполнители	Тышко	Шедко	Власенко	Савельев	Савельев	Савельев	Савельев	Савельев	Савельев	Савельев	Савельев

ТП 902-1-92.84-13

Показатели результатов применения научно-технических достижений в строительных решениях проекта.

Стр.	Лист	Листов
Р	1	15

Составитель: Савельев
 Проверил: Савельев
 Водоканал проект

Альбом 1
Типовой проект 902-1-92.84
№ п/п

Одобрено техническим советом института

Тарьковский Водоканалпроект

Протокол № 11 от 27.03.1984г.

Верно: секретарь технического совета Гончарова (подпись)
Проект, арх. №: 902-1-

Перечень сравниваемых конструктивных элементов здания, сооружения и видов работ для расчета основных показателей.

Объект: Канализационная насосная станция производительностью 25-173 м³/ч напором 6-65м при глубине заложения паводящего коллектора 4,0м (монолитный вариант в мокрый прияток)

№ п/п	Наименование конструктивных элементов здания, сооружения и видов работ	Единица измерения	Объемы применения по проектным решениям		
			При базисном техническом уровне (БТУ)		При новом техническом уровне (НТУ)
			Объем	Ж/проекта	
1	2	3	4	5	6
1	Монолитное днище	м ³	10,1	902-1-46л III	7,1
2	Наружные стены подземной части стм1	"	24,0	То же	22,8
3	Стенка разделительная стм2	"	6,5	"	5,5

--	--	--	--	--	--

Главный инженер проекта *Л.В. Лялюк* /Лялюк/

ТП 902-1-92.84-ПЗ

Лист
2

Типовой проект 902-1-92.84 Ж-4660м/1

Ил. 3. План. Поливка и вода. Базовый лист

Проектный институт
Харьковский Водоканалпроект

Локальная ведомость №1 показателей сметной стоимости
строительно-монтажных работ и затрат труда по базисному и новому
техническому уровню.

Конструктивный элемент

Объект: Канализационная насосная станция производительностью
25-113м³/час, напором 6-65м при глубине заложения подводящего
коллектора 4,0м (монокотный вариант в макрох грунтах)

Составлена в ценах - 1 Января 1984г.
Территориальный район - 1

№ п/п	Единицы расче- нок сметных норм и гр.	Наименование работ и затрат	Едини- ца изме- рения	Кали- чество еди- ниц изме- рения	Затраты на единицу измерения руб.	
					цел. гн.	цел. гн.
1	2	3	4	5	6	7
		А По базисному техническому уровню (БТУ)				
1	6-232 6.27-1 ССС п.1-17	Устройства дни- ща подземной части насосной станции при толщине до 400 мм из бетона М-200, МРЗ-150, МПа-0,6 цена: 37,4 - (32,2-28,2)х х1,015+1,02х2х1,015	м³	10,1	31,37 0,5	316,8 5,05
2	Р.У.п.	Арматура А-II	ТН	1,3	256	332,8
3	г-п.к	Арматура А-I	"	0,051	270	13,8
		Итого				663,4

1	2	3	4	5	6	7
		Накладные расходы 16,5%				109,5
		Итого с наклад- ными расходами				772,9
		Плановые накоп- ления 8%				61,8
		Всего по БТУ				834,7
		Сметная стоимость и затраты труда в расчете на еди- ницу измерения основного конструк- тивного элемента - 1 м³ днища 834,7 : 10,1 = 82,6			82,6 0,5	
		То же, прямых затрат на 1 м³ днища 663,4 : 10,1 = 65,7			65,7	
		Б. По новому техническому уровню (НТУ)				
	6-232 6.27-1 п.1-17	Устройства дни- ща подземной части насосной станции при толщине до 400 мм из бетона М-200, МРЗ-150, МПа-0,6			ТН 902-1-	
	Т.ч. п.2,4 Т.3,4					
		Итого	м³	7,1	31,37 0,5	2227 3,55

Типовой проект 902-1-92.84 Жилой дом 1

Лист 2 из 10 (Полторы и одна) Взам.инв.№ 7

1	2	3	4	5	6	7
		Цена: $37,4 - (32,2 - 2,22) \times 1,015 + 1,02 \times 2 \times 1,015$				
2		Арматура А-III	тн	0,62	270	167,4
3		Арматура А-I	"	0,32	270	86,4
		Итого				476,5
		Накладные расходы 16,5%				78,6
		Итого с накладными расходами				555,1
		Плановые накопления 8%				44,4
		Всего по НТУ				599,5
		Сметная стоимость и затраты труда в расчете на единицу измерения основного конструктивно-				
		го элемента - 1 м ² днище				$\frac{84,4}{0,5}$
		$599,5 : 7,1 = 84,4$				
		То же, прямых затрат на 1 м ³ днища				
		$476,5 : 7,1 = 67,1$				67,1
		А. БТУ				
1	6-234	Устройство круг-	м ³	2,4	53,67	1288,1
	6-27-3	лых стен подзем-			1,96	47,0
	ССС	ной части насос-				
	л.1-29	ной станции из				
	л.1-31	бетона М-200, МРЗ-150,				
	л.4					

1	2	3	4	5	6	7
	т.3,4	МПа-0,6				
		Цена: $59,8 - (33,3 - 29,3) \times 1,015 + 1,02 \times 2 \times 1,015$				
2	ССС п. IV п.	Арматура А-II	тн	1,62	256	414,7
3	п.16	Арматура А-I	"	0,082	270	22,1
4	6-83	Установка зак-				
	6.9-7	ладных деталей	"	0,13	441	57,3
					256	3,3
5	22-362	Установка сталь-				
	22.22.5	ных сальников	"	0,13	777	101
		Итого			37,2	4,8
		Накладные расходы 16,5%				55,1
		Итого с накладными расходами				310,7
		Плановые накопления 8%				2193,9
		Всего по БТУ				175,5
		Сметная стоимость и затраты труда в расчете на единицу измерения ос-				
		новного конструктив-				$\frac{987}{3,29}$
		ного элемента - 1 м ² стены				
		$2368,4 : 24 = 98,7$				
		То же, прямых затрат на 1 м ³				
		$1883,2 : 24 = 78,5$				78,5

1	2	3	4	5	6	7
1	6-234 6.27-3 п.1-29 п.1-31 т.ч. п.2.4 т.3.4	Б. НТУ Устройства круг- лых стен подземной части насосной стан- ции из бетона М-200, Мрз-150, МПа-0,6 Цена: 598-(333-293)х х1,015+1,02х2х1,015	м ³	22,8	<u>53,67</u> 1,96	<u>1223,7</u> 44,7
2	ссу ч. II р. IV п. 17	Арматура А-I	тн	0,054	270	44,6
3	-и п. 18	Арматура А-III	"	1,23	283	348,1
4	6-84	Установка зак- ладных деталей	"	0,59	<u>355</u> 7,8	<u>209,4</u> 4,6
5	22-362 22.22-5	Установка сталь- ных сальников итого	"	0,07	<u>777</u> 37,2	<u>54,4</u> 2,6 <u>1850,2</u>
		Накладные расходы 16,5%				51,9 305,3
		Итого с наклад- ными расходами				2155,5
		Плановые накопле- ния 8%				172,4
		Всего по НТУ				2327,9
		Сметная стоимость и затраты труда в рас- чете на единицу из- мерения основного конструктивного элемента-1м ³ стены			<u>102,1</u> 2,27	
		2327,9 : 28,8 = 102,1				
		То же прямых затрат на 1 м ³ стены				81,1
		1850,2 : 22,8 = 81,1				

1	2	3	4	5	6	7
1	6-150 6.14-8	Д. БТУ Монолитные железобетонные перегородки толщиной 200мм, высотой до 6м из бетона М-200	м ³	6,5	<u>55,5</u> 1,69	<u>360,7</u> 11,0
2	ссу ч. II р. IV п. 17	Арматура А-II	тн	0,49	256	125,4
3	" " 19	Арматура А-I	"	0,139	307	42,7
4	6-83	Установка заклад- ных деталей	"	0,52	<u>441</u> 25,6	<u>229,3</u> 13,3
5	22-362 22.22-5	Установка стальных сальников Итого	"	0,08	<u>777</u> 37,2	<u>62,2</u> 3,0 <u>820,3</u>
		Накладные расходы 16,5%				27,3 135,3
		Итого с накладны- ми расходами				955,6
		Плановые накопле- ния 8%				76,4
		Всего по БТУ				1032
		Сметная стоимость и затраты труда в расчете на единицу измерения основного конструктивного эле- мента - 1м ³ перегородки			<u>158,8</u> 4,2	
		1032 : 6,5 = 158,8				
		То же, прямых затрат на 1м ³ перегородки				126,2
		820,3 : 6,5 = 126,2				

Тиловой проект 902-1-92.84 Ж.м.б.от 1

Лист 6
Взят из проекта и вставлен

1	2	3	4	5	6	7
1	6-150 6.14-8	Б. НТУ Монолитные железобетонные перегородки толщиной 200мм, высотой до 6м из бетона М-200	м ³	5,5	$\frac{55,5}{1,64}$	$\frac{305,2}{9,3}$
2	ссч. II р. IV п. 19	Арматура А-I	тн	0,036	307	11
3	• п. 2	Арматура А-III	„	0,334	306	102,2
4	6-84 6.9-8	Установка закладных деталей	„	0,43	$\frac{355}{7,8}$	$\frac{152,6}{3,3}$
5	22-362 22-22-5	Установка стальных сальников	„	0,06	$\frac{777}{37,2}$	$\frac{46,6}{0,1}$
		Итого			$\frac{617,6}{12,7}$	$\frac{617,6}{12,7}$
		Накладные расходы 16,5%				101,9
		Итого с накладными расходами				719,5
		Плановые накопления 3%				57,6
		Всего по НТУ				777,1
		Сметная стоимость и затраты труда в расчете на единицу измерения основного конструктивного элемента - 1м ³ перегородки			$\frac{141,3}{2,3}$	
		777,1 : 5,5 = 141,3				

1	2	3	4	5	6	7
		То же, прямых затрат на 1м ³ перегородки				112,3
		617,6 : 5,5 = 112,3				
		Составил без инженер			Балакирский	
		Проверил гл. специалист			Челурной	
		30 мая 1984 года				

ТП 902-1-92.84-ПЗ

Лист
6

Архив

Типовой проект 902-1-92.84

Сводный перечень и дата ввода в эксплуатацию

Проектный институт
Харьковский Водоканалпроект
Проект. арх. №2771 ТП 902-1-92.84

Объектная ведомость
показателей изменения сметной стоимости строительно-монтажных работ и затрат труда.

Объект: Канализационная насосная станция производительностью 25-173 м³/ч напаром в-65м при глубине заложения подводящего коллектора 4.0м (монолитный вариант в мокрых грунтах)

Производительная мощность Пз НТУ-100 м³/час БТУ - 100 м³/час

Общая сметная стоимость в тыс. руб. Со - 29.78
В том числе строительно-монтажных работ Ссм. тыс. руб - 22.92

Составлена в ценах с 1 января 1984г. **Территориальный район Г**

Л.В. №	Наименование сравниваемых основных конструктивных элементов и видов работ по возведению (БТУ) и новому (НТУ) техническому уровню	Единица измерения	Расчетный объем примененя		На единицу измерения				На расчетный объем примененя				Изменение на объем примененя по сравнению с основным техническим уровнем (суммирование "+", вычитание "-")		Увеличение по социальнo-экономическим факторам (сэс)	
			БТУ	НТУ	Сметная стоимость руб	Затраты труда чел.-дн.	Сметная стоимость руб.	Затраты труда чел.-дн.	Сметная стоимость руб	Затраты труда чел.-дн.	Сметной стоимости руб	Затраты труда чел.-дн.				
1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15	16	17
Л.В. №1	БТУ Монолитное ж.б. днище	м ³	10.1	—	66.3	—	0.5	—	663	—	5.05	—				
Л.В. №1	НТУ Монолитное ж.б. днище	м ³	—	7.1	—	67.1	—	0.5	—	476.5	—	3.55				
	Итого:												+ 186.5	+ 1.4		
Л.В. №1	БТУ Наружные стены подземной части СТМ	м ³	24.0	—	78.5	—	2.29	—	1883.2	—	55.1	—				
Л.В. №1	НТУ Наружные стены подземной части СТМ	м ³	—	22.3	—	81.05	—	2.27	—	1850.2	—	51.9				
	Итого:												+ 83	+ 3.2		


ТП 902-1-92.84-ПЗ

Идет 7

Титуловый проект 902-1-92.84 Амбулатория

1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15	16	17
Л.В И И	БТУ стенка раздельная	м ³	6.5	—	126.2	—	4.2	—	820.9	—	27.3					
Л.В И И	НТУ Стена перегородка СТМ2	м ³	—	5.5		112.3	—	1.7		617.6	—	2.3				
	Итого												+202.7	+1.9		
	Всего												+422.2	+6.5		
	Показатели изменения сметной стоимости, % по объекту								Удельные капитальные вложения руб/м ³ /час при базисном техническом уровне							
	$Эс = \frac{0.422 \times 100}{29.78 + 0.422} = +1.4$								$У_k = \frac{29.78 + 0.422}{100} = 0.3$							
	по строительно-монтажным работам								При новом техническом уровне							
	$Э_{сн} = \frac{0.422 \times 100}{22.72 + 0.422} = +1.82$								$У_{к2} = \frac{29.78}{100} = 0.298$							

Главный инженер проекта  / Лялюк /

Составил вед. инж.  / Балакирский /
Проверил гл. спец.  / Челурной /

Т.П. 902-1-92.84-ПЗ

19976-01 37

Проектный институт
 Саркисовский Водоканалпроект
 проект, Арх. N Т. П. 902-1-92.84

Объектная ведомость расхода основных строительных материалов
 по базисному и новому техническому уровню проектных решений

Объект: Канализационная насосная станция производительностью 25-173 м³/ч, диаметром 6-65м
 при глубине заложения подающего коллектора 4.0 м

Альбом 1
 Типовой проект 902-1-92.84
 Шрифты: Габриэля Гварди, Восток-Сидик

N пп	Наименование сравниваемых конструктивных элементов по базисному (БТУ) и новому (НТУ) техническому уровню	Единица измерения	Расчетный объем применения		Расход основных строительных материалов на расчетный объем применения													
			по БТУ	по НТУ	Сталь, т			сталь, т			Цемент, т			Лесоматериалы				
					арматура вклочая проволочку			металлопрокат			расход стали т	стальные трубы т	цемент на единицу измерения	цемент привезенный	на единицу измерения	коэффициент пересчета в круглом	расход в круглом	
					на единицу измерения	класс марки стали	привезенные	на единицу измерения	класс, вид стали	привезенные								расход всего
1	БТУ																	
1	Днище из бетона марки М200	м ³	10.1	—														
	Материалы:																	
	Арматурная сталь	м ³	10.1	—	0.13	A-II	1.57											
		тоже	10.1	—	0.005	A-I	0.051											
					0.051	1.0												
	Цемент	м ³	10.1	—									0.3	400	2.98			
													2.98	1				
2	НТУ Днище из бетона марки М200	м ³	—	7.1														
	Материалы:																	
	Арматурная сталь	м ³	—	7.1	0.027	A-II	0.886											
		тоже	—	7.1	0.62	1.43												
					0.046	A-I	0.32											
					0.32	1.0												
													Итого				9	

ТП 902-1-92.84-13

Альбом 1
 Проект 902-1-92.84
 10.0.84

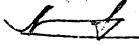
Инв. № 1001
 10.0.84



1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15	16	17	18	19
	Цемент	м³	—	7.1									$\frac{0.3}{2.095}$	$\frac{400}{1}$	8.095			
3	БТУ																	
	Наружные стены подземной части СМ1	м³	24.0	—														
	Бетон марки П200	м³	24.0	—	$\frac{0.067}{1.62}$	$\frac{A-II}{1.21}$	1.96											
	Материалы:																	
	Арматурная сталь	тоне	24.0	—	$\frac{0.0024}{0.082}$	$\frac{A-I}{1.0}$	0.082											
	Цемент	м³	24.0	—									$\frac{0.3}{7.08}$	$\frac{400}{1}$	7.08			
	Стальные закл. детали	м³	—	—				$\frac{0.005}{2.15}$	$\frac{с38/23}{1}$			0.13						
4	НТУ																	
	Наружные стены подземной части СМ1	м³	—	22.8														
	Бетон марки П200	м³	—	22.8	$\frac{0.054}{1.23}$	$\frac{A-II}{1.43}$	1.76											
	Материалы:																	
	Арматурная сталь	тоне	—	22.8	$\frac{0.002}{0.054}$	$\frac{A-I}{1.0}$	0.054											
	Стальные закл. детали	м³	—	22.8				$\frac{0.026}{0.59}$	$\frac{с38/23}{1}$			0.07						
	Цемент	м³	—	22.8									$\frac{0.3}{6.7}$	$\frac{400}{1}$	6.7			

Тиловой проект 902-1-92. В/1

И.А. Копылов (инженер и архитектор)

1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15	16	17	18	19		
5	БТУ																			
	Стенка разделительная из бетона марки М200	м ³	8.5	—																
	Материалы:																			
	Арматурная сталь	м ³	6.5	—		0.075 0.43	А-III 2.21	0.59												
	Толще		6.5	—		0.021 0.128	П-7 1.0	0.139												
	Цемент	м ³	6.5	—				0.08	с33/28				0.08	0.3	400	1.62				
	Стальные закл. детали	м ³	8.5	—				0.52	1											
6	НТУ																			
	Стена перегородки СГМ 2 из бетона марки М200	м ³	—	5.5																
	Материалы:																			
	Арматурная сталь	м ³	—	5.5		0.06 0.334	А-III 1.43	0.48												
		Толще		—	5.5		0.0065 0.036	П-7 1.0	0.036											
		Стальные закладные детали	м ³	—	5.5				0.08	с33/28				0.08						
	Цемент	м ³	—	5.5				0.45	1					0.3	400	1.62				
	Итого по БТУ			40.6		3.682		4.39					0.21	11.98		11.98				
	Итого по НТУ			—	35.4	2.594		3.54					0.13	10.42		10.42				

Главный инж. проекта  (начальник отдела) / Лялюк.

составил ст. инженер  Пархоменко
 Проверил Рук. группы  Тохтамышева

Т П 902-1-92.84-ПЗ лист #

Проектный институт
Харьковский Водоканалпроект
проект. арх. № ТП 902-1

Сравнительная ведомость показателей изменения расхода
основных строительных материалов по проектируемому объекту

Объект: Канализационная насосная станция производительностью 25-173 м³/ч, напором 6-65м
при глубине заложения подводящего коллектора 4.0м (монолитный вариант в мягких грунтах)

Альбом 1
902-1-92.84

Типовой проект

Лист 12

Позиции по форме 5	Наименование конструктивных элементов по базисному (БТУ) и новому (НТУ) техническому уровню	Единица измерения	Расчетный объем применяемых	Расход материалов на расчетный объем применения					
				Сталь (кранотрубы) Всего, т		Цемент, т		Лесоматериалы	
				в натуральном исчислении	в приведенном исчислении	в натуральном исчислении	в приведенном исчислении	приведенные к круглому лесу, м ³	
1	2	3	4	5	6	7	8	9	10
Форма 5	БТУ. Ж.Б. монолитное днище	м ³	10,1	1,351	1,621	—	2,980	2,980	—
2 то же	НТУ. Ж.Б. монолитное днище	м ³	7,1	0,940	1,206	—	2,095	2,095	—
	Итого: (снижение, "+" увеличение, "-")		+3,0	+0,411	+0,415	—	+0,885	+0,885	—
3	БТУ наружные стены повзвмкой части СТМ1	м ³	24,0	1,702	2,042	0,15	7,08	7,08	—
4	НТУ наружные стены повзвмкой части СТМ1	м ³	22,8	1,284	1,814	0,07	6,7	6,7	—
	Итого: (снижение, "+" увеличение, "-")		+1,2	+0,418	+0,228	+0,08	+0,38	+0,38	—
5	БТУ стенка развешивающ. ная	м ³	6,50	0,029	0,729	0,08	1,92	1,92	—
6	НТУ стенка развешивающ. ная	м ³	5,5	0,370	0,516	0,06	1,62	1,62	—
	Итого: (снижение, "+" увеличение, "-")		+1,0	+0,259	+0,213	+0,02	+0,30	+0,30	—

ТП 902-1-92.84-ПЗ

Лист

12

19976-01 4

1	2	3	4	5	6	7	8	9	10
	Всего: (снижение "+" увеличение "-")		+5,2	+ 1,088	+0,256	+0,08	+ 1,565	+ 1,565	-

Главный инженер проекта *[Подпись]* / Лялюк /
(Начальник отдела)

Составил ст. инженер *[Подпись]* Пархоменко

Проверил рук группы *[Подпись]* Тахтамишева

Альбом 1
Титулов проект 902-1-92.84
Имя и фамилия автора работ

Проектный институт
Харьковский Водоканалпроект

Проект, серия Т-2771 ТП 902-1-92.84

Относительные показатели изменения расхода основных строительных материалов по проектируемому объекту (строике, очереди строительства)

Объект (строики, очередь строительства) Канализационная насосная станция производительностью 25-173 м³/ч, напором 6-65 м

Производственная мощность, общая площадь, емкость и пр. П₂ БТУ-100 м³/ч, НТУ-100 м³/ч при глубине заложения подводящего коллектора 4,0 м (моноплитный вариант в мокрых грунтах)

Сметная стоимость строительно-монтажных работ С_{сп}, тыс. руб. 22.72

Расход материалов по объекту (строике, очереди строительства) М₀:

Стали (кроме труб)	всего	2.594	т	Цемент	10.42	т
то же приведенной		3.54	т	цемент приведенной	10.42	т
стальным труб		0.131	т	лесоматериал приведенный к		м ³
				круглому лесу		

№ п/п	Наименование материалов в натуральном и приведенном исчислениях	Показатель расхода материалов: "снижение" + "увеличение" % $(\frac{M_0 \pm \Delta M}{M_0} \cdot 100)$	Показатели удельного расхода материалов, т. м ³ , на единицу мощности, общей площади, емкости и т. д.		Показатели расхода материалов, т. м ³ , на 1 млн. руб. сметной стоимости строительно-монтажных работ	
			при базисном техническом уровне (БТУ) $(Y_{M1} = \frac{M_0 \pm \Delta M}{P_2})$	при новом техническом уровне (НТУ) $(Y_{M2} = \frac{M_0}{P_2})$	при базисном техническом уровне (БТУ) $(P_{M1} = \frac{M_0 \pm \Delta M}{C_{CM} \pm \Delta C_{CM}})$	при новом технологическом уровне (НТУ) $(P_{M2} = \frac{M_0}{C_{CM}})$
1		2	3	4	5	6
1	Сталь (без труб) в натуральном исчислении	$\Delta M = \frac{1.088 \cdot 100}{2.594 + 1.088} = -29.5\%$	$Y_{M1} = \frac{2.594 + 1.088}{100} = 0.037$	$Y_{M2} = \frac{2.594}{100} = 0.026$	$P_{M1} = \frac{2.594 + 1.088}{0.023 + 0.0004} = 126$	$P_{M2} = \frac{2.594}{0.023} = 113$
	в приведенном исчислении	$\Delta M = \frac{0.856 \cdot 100}{3.54 + 0.856} = -23.8\%$	$Y_{M1} = \frac{3.54 + 0.856}{100} = 0.044$	$Y_{M2} = \frac{3.54}{100} = 0.035$	$P_{M1} = \frac{3.54 + 0.856}{0.023 + 0.0004} = 187$	$P_{M2} = \frac{3.54}{0.023} = 154$
2	Цемент в натуральном исчислении	$\Delta M = \frac{1.565 \cdot 100}{10.42 + 1.565} = -13.6\%$	$Y_{M1} = \frac{10.42 + 1.565}{100} = 0.12$	$Y_{M2} = \frac{10.42}{100} = 0.104$	$P_{M1} = \frac{10.42 + 1.565}{0.023 + 0.0004} = 512$	$P_{M2} = \frac{10.42}{0.023} = 453$
	в приведенном исчислении	то же	то же	то же	то же	то же

Главный инженер проекта *[Подпись]* /Лялюк/

Составил ст. инж. *[Подпись]* Пархоменко

Проверил рук. гр. *[Подпись]* Токтомышева

ТП 902-1-92.84-ПЗ

Лист 14

Альбом 1

Титуловый проект 902-1-92.84

Лист 15 из 15

Проектный институт
Харьковский Водоканалпроект
 Проект. арх. № 902-1-

Объектный информационный сборник № 1/1984 год показателей сметной стоимости
 Строительно-монтажных работ, затрат труда и расхода основных строительных материалов

Стройка (очередь строительства) _____
 Объект Канализационная насосная станция производительностью 25-173 м³/ч напором 6-65 м при глубине заложения
Производственная мощность (общая площадь, ёмкости и др) БТУ-100 м³/ч НТУ-100 м³/ч позволяющего коллектора 4.0 м
 Составлена в ценах с января _____ 1924 _____ Территориальный район I

№	Обозначение	Наименование конструктивных элементов и видов работ	Единица измерения	На единицу измерения конструктивного элемента, виды работ								
				Сметная стоимость (прямые затраты) руб.	Затраты труда чел.-дн	Сталь (кроме труб) т	Стальные трубы т	Цемент, т	Уд. материалы к круглому лесу, м	Условная стоимость		
1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13
1	БТУ	Монолитное ж.б днище	м ³	65.7	0.5	0.133	0.165	—	0.295	0.295	—	
2	НТУ	Монолитное ж.б днище	м ³	67.1	0.5	0.132	0.170	—	0.295	0.295	—	
3	БТУ	Наружные стены подземной части СМ1	м ³	78.5	2.29	0.074	0.095	0.005	0.295	0.295	—	
4	НТУ	Наружные стены подземной части СМ1	м ³	81.1	2.27	0.056	0.080	0.003	0.295	0.295	—	
5	БТУ	Стенка разделительная	м ³	126.2	4.2	0.096	0.112	0.012	0.295	0.295	—	
6	НТУ	Стена перегородка СМ2	м ³	141.3	1.7	0.070	0.094	0.01	0.295	0.295	—	

Составил ст. инж. Плут Парасюченко
 Проверил Рук. гр. Тазатамшева

Госстрой СССР
ЦЕНТРАЛЬНЫЙ ИНСТИТУТ ТИПОВОГО ПРОЕКТИРОВАНИЯ
Свердловский филиал
620062, г.Свердловск-62, ул.Чебышева, 4
Заказ № 3527 Изв. № 19976-01 тираж 390
Сдано в печать 14.10 1984г цена 1-71