

ТИПОВОЙ ПРОЕКТ
901-1-9087

ВОДОЗАБОРНЫЕ СООРУЖЕНИЯ ПРОИЗВОДИТЕЛЬНОСТЬЮ от 0,02 до 1,5 м³/с
для АМПЛИТУД КОЛЕБАНИЙ ЧРОВНЕЙ ВОДЫ до 6м

НАСОСНАЯ СТАНЦИЯ ПРОИЗВОДИТЕЛЬНОСТЬЮ от 0,66 до 1,5 м³/с
с ЗАГЛУБЛЕНИЕМ МАШЗАЛА 5,4 м

АЛЬБОМ I

Пояснительная записка

СФ ЦПП 620062 г. Свердловск, ул. Чебышева, 4
Зак. 4223 инв. 9864/4 тираж 700
Сдано в печать 10.08.1988 Цена 0.84 + 0.84

					ПРИВЯЗАН.	

ТИПОВОЙ ПРОЕКТ
901-1-90.87

ВОДОЗАБОРНЫЕ СООРУЖЕНИЯ ПРОИЗВОДИТЕЛЬНОСТЬЮ ОТ 0.02 ДО 15 м³/с
ДЛЯ АМПЛИТУДЫ КОЛЕБАНИЙ УРОВНЯ ВОДЫ ДО 6 м

НАСОСНАЯ СТАНЦИЯ ПРОИЗВОДИТЕЛЬНОСТЬЮ ОТ 0.66 ДО 15 м³/с
С ЗАГЛУБЛЕНИЕМ МАШЗАЛА 5,4 м

АЛЬБОМ I

Пояснительная записка

СОСТАВ ПРОЕКТА:

АЛЬБОМ I Пояснительная записка

АЛЬБОМ II Технологические решения, внутренние водопровод и канализация, отопление и вентиляция, нестандартизированное оборудование.

АЛЬБОМ III Архитектурно-строительные решения.

АЛЬБОМ IV Индустриальные изделия.

АЛЬБОМ V Электротехническая часть.

АЛЬБОМ VI Задания заводам-изготовителям на комплектные электротехнические устройства.

АЛЬБОМ VII Спецификация оборудования

АЛЬБОМ VIII Ведомости потребности в материалах.

АЛЬБОМ IX Сметы.

РАЗРАБОТАН ГПИ ЧКВОДОКАНАЛПРОЕКТ

ДИРЕКТОР

В.Н. ЯКИМЕНКО

ГЛАВНЫЙ ИНЖЕНЕР К.Н. ВАРДУС

Н.В. ПИСАНКО

НАЧАЛЬНИК ОТДЕЛА

М.Я. ВОЛОШИН

ГЛАВНЫЙ ИНЖЕНЕР ПРОЕКТА

И.Н. НОВОМИНСКИЙ

УТВЕРЖДЕН И ВВЕДЕН В ДЕЙСТВИЕ
Главным управлением проектирования
Госстроя СССР Протокол от 28 августа 1987 г. №57

			ПРИВЯЗАН:	

NN п.п.	Наименование	стр.	N листа
1	Общая часть	3	1
2	Технологические решения	4	2
3	Внутренний водопровод и канализация	6	4
4	Архитектурно-строительные решения	7	5
5	Отопление и вентиляция	10	8
6	Электротехническая часть	11	9
7	Основные положения по производству строительных и монтажных работ	14	12
8	Чертежи	17	15

Привязан

Гип Новоминская
Нач. отд. Водоочистки
ст. инж. Зиммер

1108
1107
1106

ЦИБ. N

тп 901-1-90.87

Содержание
альбома

Стандарты	Листов
Госстроя СССР	
Украбюро	
Проект	

г. Киев

9864/1

ГипроБУД
Проект № 901-1-90.87

1. Общая часть

1.1. Типовой проект 901-1-90.87 «Бетоноборные сооружения производительностью от 0.02 до 1.5 м³/с для амплитуд колебаний ураганной волны до 6 м. Насосная станция производительностью от 0.66 до 1.5 м³/с с загрузением машинами 5.4 м³», предназначена для забора воды и подачи ее потребителям.

1.2. Область применения типового проекта - территория СССР, за исключением горных регионов, районов с вечномерзлыми и просадочными грунтами, районов с сейсмичностью выше 6 баллов, подверженных разрушению и территории, поддающиеся горными выработками.

1.3. Климатические условия площадки строительства принятые следующие:

- расчетная зимняя температура наружного воздуха - минус 30°С;
- скорость напора ветра - для I географического района;
- вес снегового покрова для III географического района.

1.4. Грунтовые условия площадки строительства принятые для типов: песчаные и суглинки с характеристиками приведенными в разделе 4 настоящий пояснительной записки.

Типовой проект разработан в соответствии с действующими нормами и правилами

Главный инженер проекта / И.Н. Новоминский
Марк

Грунтовые воды не агрессивные по отношению к бетону на обычном портландцементе причины на глубине 1.5 м от планировочной отметки.

1.5. При наличии грунтовых вод агрессивных по отношению к бетону на обычном портландцементе следует выполнить требования СНиП II-28-73* «Захиста строительних конструкций от коррозии».

1.6. По степени обеспеченности подачи воды бетоноборные сооружения относятся к II категории.

Управление работой бетоноборда предусмотрено без постоянного обслуживающего персонала.

1.7. Забор воды из водоисточников производится через затапливаемые водоприемники с фильтрующими кассетами по типовым проектам 901-1-43.86 и 901-1-60.86 (для производительности до 1.0 м³/с) и по типовым проектам 901-1-36.86 и 901-1-40.86 (для производительности до 1.5 м³/с). Применение водоприемников без фильтрующих кассет не допускается.

Типовой проект затапливаемого водоприемника поддается в зависимости от производительности, материала водоприемника и гидрогеологических условий водосбора

		Привязан	
			ТП 901-1-90.87
			Бетоноборные сооружения производительностью от 0.02 до 1.5 м ³ /с для амплитуд колебаний землетрясений до 6 баллов в географическом районе I
			ГипроБУД
			Госстрой СССР
			Челябинск
			г. Челябинск
			1979
			Подпись
			И.Н. Новоминский
			Марк
			Пояснительная
			записка
			Страница № 1 из 1

Часть I

Типовой проект №01-1-90.87

Приложение к Типовому проекту №01-1-90.87

Схема комплекса водозаборных сооружений приведенна на листе 15.

1.8. При разработке типового проекта исполнительное ведомство овторское содействует и изобретение № 231855 "Комплексная добыча для приготовления речи якоющихся цементных растворов".

1.9. Технические решения разработанные в проекте обладают повторяющейся по частоте по состоянию на 15 июля 1987 г.

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

1.11. Потребность насосной станции в инженерном обеспечении составляет: в воде - 7,0 м³/с, в теплоснабжении - 100200 ккал/час и в электропроизводстве - 460 кВт. для насосов Д 2000-21 с электродвигателем 4,9 355 мв.

2. Технологические решения.

2.1. Водозаборные сооружения состоят из надземного здания и подземной части, представляющей машинный зал, где размещено насосное оборудование.

2.2. Водозаборные сооружения рассчитаны на забор воды из водоисточника с применением выносных затопленных водоиземников, оборудованных рыбозащитными фильтрующими кассетами.

2.3. Машзал насосной станции рассчитан на установку 4 агрегатов с горизонтальными насосами марки "Д", из которых 3 рабочих и 1 резервный.

2.4. Насосы установлены из расчета на бесперебойную работу при минимальном расчетном уровне воды в водоисточнике 95% обеспеченности.

2.5. Забор воды осуществляется по всем ниткам весящих трубопроводов, расходом которых на пропуск 70% расчетного расхода воды при работе на один из ниток, подключенных непосредственно к водоиземникам.

2.6. Отметки оси насосов определены с учетом допустимой вакууметрической высоты всасывания, а также потерь напора в водоиземниках и во весящих трубопроводах. Вакууметрическая высота всасывания равна: $H_{вк.} = 10 - d$, где d - количество одинаковых этапов, принятых по характеристикам насосов в соответствии с предельным значением диапазона производительности. Определение потери напора произведено при длине всасывающего трубопровода 100 м. Указанные расчеты приведены в таблице 2.1 и должны быть уточнены при привязке проекта в конкретных условиях.

2.7. Глубина подземной части определена из условия превышения отметки 0,000 над максимальным расчетным уровнем воды в водоисточнике 1,65 м.

2.8. Пуск насосов предусмотрен на закрытый затвор на напорном трубопроводе.

2.9. Проектом предусмотрена возможность импульсной и обратной промывки водоиземных фильтрующих кассет.

Для импульсной промывки предусмотрены вакуум-калонки на каждую нитку всасывающих трубопроводов и установка с вакуум-насосом ВВН1-3 (один рабочий, резервный хранится на складе).

Привязка:		
Инв. №		

ТП 901-1-90.87

ПЗ

лист 2

Изобретение

ДР 1-90.87

Проект

Типовой

Бюллетень изобретений

Режим импульсной промывки следующий: закрытием затворов отключается один из всасывающих трубопроводов, с помощью вакуум-насоса создается столб воды в соответствующей колонне на высоту 5-6м над уровнем воды в водосточнике, с помощью электромагнитных клапанов, установленных на колонне, производится мгновенный срыв вакуума, в результате чего происходит падение столба воды и образование свободлической волны, сбивающей находящийся мусор на фильтрующую кассету. При необходимости процесс повторяется. Применение в проекте электромагнитных клапанов типа КВМ согласована НИУ ВШЭ УММаш протоколами № 223-1-87 и № 223-2-87 от 16.01.87 г.

Для промывки фильтрующих кассет обратным током воды предусмотрены трубопроводы от напорных водобойных редукторов насосов.

2.10. Для залива насосов при низких уровнях воды в водосточнике предусмотрена отдельная вакуумная установка по серии Ч.901-25 „вакуумные установки с водогорловыми насосами“ (тип I). В состав вакуумной установки входят 2 вакуум-насоса ВВН-1-015 (рабочий и резервный) и циркуляционный насос, вакуумные колонны, к которым подключена вакуумная установка, выполняющая роль вакуум-котла.

2.11. Для обеспечения незатопляемости насосной станции предусмотрены следующие мероприятия:

- подземная часть разделена водонепроницаемой железобетонной стенкой на два отсека: камеры переключений, где размещены подводящие коммуникации, и машинный, где установлена насосная оборудование;

- для откачки забарыньих и дренажных вод установлены два самовсасывающих насоса марки ВС-5/2;

- предусмотрено дистанционное закрытие затворов (затворов) на всасывающих и напорных трубопроводах;

- щиты управления вынесены выше уровня возможной затопляемости.

2.12. Проектом предусмотрена ремонтная канальная затвор для перекрытия поступления воды в насосную станцию при демонтаже затворов на всасывающих линиях.

Для этого необходимо снять верхний фланец на вакуумной колонне и отпустить в колонну канечный затвор. Канечный затвор складируется на монтажной плашадке. При необходимости он перемещается ручным краном и укладывается на пешеходную плашадку в створе вакуумной колонны.

Установка затвора в вакуумную колонну производится запроектированными для этой цели манипульрами.

2.13. Насосная станция оборудуется краном подвесным, ручным однодоличным грузоподъемностью 3,2т длиной 7,2м. Для съема оборудования с платформы предусмотрена наружный манипульр с тягой грузоподъемностью 5,0т.

Для ремонта кранового оборудования следует переставливать передвижные плашадки.

Приблзан	
ЧИК №	

Т П 901-1-90.87

ПЗ 3

9864/1

2.14. Установка бадаизмерительных приборов должна быть предусмотрена при привязке типового проекта в отдельно расположенных колодцах, которые не входят в объем настоящего типового проекта.

Указания по привязке технологической части проекта.

2.15. Привязка типового проекта проводится с учетом требований соответствующих СНиПов, а также раздела Б "Инструкции по типовому проектированию СН 227-82".

2.16. Основными исходными данными для привязки технологической части проекта являются:

- расчетная производительность с учетом расширения;
- необходимый напор при подаче воды в расчетную точку;
- гидравлические данные водоподачи.

2.17. На основании исходных данных составляется Q-H насосной, приведенного на листе 17 производится выбор марки основного насосного оборудования.

2.18. По выбранному насосному оборудованию и рабочим водам в водоподаче определяется необходимая глубина заложения насосной станции по табл. 2.1. Расчеты должны быть уточнены по конкретным данным принятого типа водоприемника, лице всасывающих трубопроводов, динаметрического давления в месте расположения водозаборных сооружений и вакууметрической высоте всасывания насосов.

2.19. На всех листах и таблицах представляются требуемые отметки и размеры и зачеркиваются данные, не соответствующие условиям привязки.

Охрана окружающей среды.

2.20. Водозаборные сооружения строятся в комплексе с загорелыми водоприемниками, в которых предусмотрены рыбозащитные устройства.

2.21. Строительство и эксплуатация водозаборных сооружений осуществляются без нарушения нормального режима водоподачи, брефные выбросы в окружающую среду отсутствуют.

3. Внутренние водопровод и канализация.

3.1. Водоснабжение.

Поставление питьевой воды санузла насосной станции предусматривается путем подключения к наружной водопроводной сети. При значительном удалении насосной станции от населенного пункта или промплощадки, хранение запас питьевой воды необходимо предусматривать в специальном баке. Противопожарное водобезопасение с расходом 2.5 л/с, решено путем установки пожарного крана на трубопроводе производственной воды. Требуемый напор обеспечивается технологическими рабочими насосами.

Привязан		
СИБ. Н	1 П	Лист
	901-1-90.87	4

3.2. Гидравлика.

Отвод бытовых стоков осуществляется в наружную бытовую канализацию. При отсутствии бытовой канализации в районе привязки типового проекта, выпуск может быть осуществлен в водонепроницаемый выгреб, конструкция которого разработана в документе 901-1-90.87 РК 22.

Отвод дождевых и галых вод с кровли насосной станции обеспечивается наружным неогранененным водостоком.

4. Архитектурно-строительные решения.

4.1. Здание насосной станции в плане без перепадов по высоте состоит из подземной части размером в плане 9×18 м и надземной части размером 9×31 м.

4.2. Стены подземной части полносборные из железобетонных панелей изглобленных в опалубке стендовых панелей серии 3.900-3 выпуск 3/82, днище железобетонное монолитное.

4.3. Надземная часть выполнена в панельном каркасном исполнении из типовых железобетонных изделий предназначенных для промышленного строительства.

4.4. В подземной части здания размещаются машины эж и камера переключения.

В надземной части размещены монтажная площадка, помещение электрочасти (РГП), помещение дежурной ремонтной бригады со шкафчиками для одежды, теплотапункт, санузел, место для верстака.

4.5. Рабочая документация разработана для строительства на площадках с грунтами двух типов -

песчаных и суглинков со следующими основными характеристиками.

Характеристика грунта	Ед. изме-рения	Для песчаных грунтов		Для суглинков	
		Нормативные характеристики	Расчетные характеристики	Нормативные характеристики	Расчетные характеристики
Плотность δ	$\text{тс}/\text{м}^3$	1.8	—	1.8	—
Угол внутреннего трения φ	в грду сок	28°	25°	21°	18°
Модуль упругости E	$\text{кгс}/\text{см}^2$	150	—	150	—
Удельное сцепление c	$\text{кгс}/\text{см}^2$	0.02	0.006	0.20	0.07

Примечание: Для грунтов обратной засыпки б/р. принят $1.7 \text{тс}/\text{м}^3$, удельное сцепление $c=0$.

4.6. Уровень грунтовых вод на период эксплуатации принят на глубине 1.5 м, а на период строительства на глубине 3.0 м от планировочной отметки.

4.7. Класс бетона по прочности на сжатие для стеновых панелей подземной части принят В22.5, по водонепроницаемости W4 и по маркировке F50.

4.8. Для монолитного железобетонного днища принят бетон класса В15, В4, F50.

4.9. Материалы для приготовления бетона должны отвечать требованиям ГОСТ 10178-85 и ГОСТ 10268-80.

Привязка		

ЧНВ.Н

ГП 901-1-90.87

Лз

Исп.

9864/1

Лист №1

Типовой проект 901-1-90.87

Чертежный лист №1

Вода для приготовления бетонной смеси, промытые засыпки грунты, а также пакеты твердевшего бетона должны отвечать требованиям ГОСТ 23732-79.

4.10. Для уменьшения водопотребления бетонной смеси и расхода цемента, а также для улучшения основных свойств бетона (водонепроницаемости и морозостойкости) следует вводить в бетонную смесь при ее приготовлении поверхности-активные добавки в соответствии с ГОСТ 24211-80*.

Оптимальные количества и состав добавок устанавливаются строительной лабораторией.

4.11. Формирование стеновых панелей и днища подземной части предусмотрено горячегатанной арматурной сталью класса А-III и А-I по ГОСТ 5781-82*. Монтажные петли изготавливаются из горячегатанной арматурной стали по ГОСТ 5781-82 класса А-II марки 10ГГ.

Заглаженные и настенные изделия приняты в основном по серии 1.ЧДА-15. Унифицированные заглаженные изделия железобетонных конструкций для крепления технологических коммуникаций и устройств.

Арматурные сетки для стеновых панелей и днища приняты по ГОСТ 23279-85.

Сборку заглаженных и соединительных изделий на монтаже следует вести в строгом соответствии с СН 393-78, Инструкция по сборке соединений арматуры и заглаженных деталей железобетонных конструкций*.

4.12. Стыки между стеновыми панелями подземной части бетоноблок - шпаночные. Требования к замоноличиванию шпаночных стыков приведены в Руководстве по замоноличиванию цементно-песчаным раствором

стыков шпаночного типа в сборных железобетонных смесителях сооружениях* (Строиздат. Москва 1980 г.)

Расчет для замоноличивания стыков прилагается на расширяющемся цементе по ГОСТ 11052-74.

4.13. Сопряжение стеновых и перегородочных панелей с днищем принято жесткое с защелкой в пазы днища, при этом до установки панелей, паз следует очистить от мусора, продуть сжатым воздухом и промыть водой под давлением, уложить на дно паза слой цементного раствора толщиной 30 мм, после чего установить в проектное положение панель.

Защелку пазы между панелями и днищами паза выполнить бетоном марки В22.5 на мелком заполнителе (10-20 мм) с уплотнением бетона глубинным вибратором УВ-17(с-127) с наружным диаметром карпуса 36 мм.

4.14. Сопряжение стеновых панелей наружных стен в углах жесткое, с сопряжение перегородки с наружными стенами шарнирное.

4.15. Статический расчет стеновых панелей произведен на нагрузки от давления давления грунта и гидростатического давления для эксплуатационного случая с учетом рабочему распределенному временем на панели нагрузки на планировочную отметку рабочей 10 кН/м² (1,0 тс/м²).

4.16. Расчет панелей произведен на изгиб, на силовые воздействия по первому и второму группам предельных состояний в соответствии с СНиП 2.03.01-84.

Приблзан			
Изг.н			

тп 901-1-90.87 пз 6

Бетонные и железобетонные конструкции. Расчетные схемы приведены на документе „Общие данные“ (марки РЖ).

4.17. Угловые стенные панели рассчитаны как плиты с жестким защемлением в углах и днище, две остальные стены плиты - свободные.

Рядовые стенные и перегородочные панели рассчитаны, как консольные защемленные в днище.

4.18. Железобетонные днища рассчитаны как плиты на упругом основании с нагрузками от бокового и радиального давления грунта, а также от надземной части здания передаваемого через колонны. Железобетонные колонны в плане стойчивы на 100 мм от стенных панелей, что обеспечивает свободные перемещения верхних концов консольных стенных панелей.

4.19. Расчет сооружения на восприятие произведён на строительный случай при условии выпадения обратной эзыплаты подук коптобанда до планировочной отметки и прекращения баллонажения (при урабне грунтовых вод на отметке 3.15м) с учетом пригрузки шпоры днища грунтом по схеме, приведенной в п. 3.19. (рис. 3.4). „Руководство по проектированию опускных колодцев, погружаемых в тихоокеанский руслаке“ (Москва 1979г.) без учета веса надземной части здания, а также на эксплуатационный период (при урабне грунтовых вод на отметке минус 1.650м) с учетом веса подземной и надземной частей здания. При расчете стойчивости сооружения против всплытия силы трения бетона по грунту и грунту по грунту не учитывались.

4.20. Защита железобетонных конструкций и закладных деталей от коррозии обеспечивается

следующими мероприятиями, заданными в проекте:

- защитный слой бетона для нижней фронтальной днища при наличии бетонной подстоечки принят 35 мм;

- защитный слой сборных стековых панелей подземной части принят 25 мм;

- наружные поверхности стен подземной части покрываются битумом за 2 раза по огрунтовке;

- гидроизоляция монолитного железобетонного днища литьм асфальтом в 2 слоя - 20 мм;

- закладные детали подземной части не покрыты бетоном окрашиваются эмалью ГФ-133 за 2 раза по слою грунта ГР-020;

- закладные детали железобетонных конструкций надземной части защищаются цинковым покрытием толщиной 120-150 мкм.

- все металлические конструкции за исключением вводных поверхностей, подкровельных и монорельсовых путей окрашиваются маслодитутным покрытием БТ-577 за два раза по слою огрунтовки ГР-020.

4.21. Указания по привязке архитектурно-строительной части типового проекта:

- в соединениях с принятой технологией монолитной станции на док. 901-1-90.87-КЖ-9 приставить диаметры и отметки осей сальников для труб;

- по технологическому оборудованию выбрать тип фундамента под агрегаты, остальные ненужные типы фундаментов вычеркнуть;

Привязан		
ЧНБ. N		

Лист
ТП 901-1-90.87 - 73 7

Зельбом Т

Типобой проект 901-1-90.87

Исполнитель проекта Зельбом Т

- каналы электротечки разрабатываются для ёмкости 2РТП-630. Для вариантов установки 2РТП-Ч00 конструкции каналов корректируются в соответствии со схемами приведёнными на док. 901-1-90.87 РЖП; - в зависимости от типа грунтов (пески или сульники) на документах 901-1-90.87 РЖР проставить марки стековых панелей подземной части.

- если геологические и гидрогеологические условия площадки строительства отличаются от принятых в настоящем проекте - стековые панели подземной части, фундаменты под болтаны следует пересчитать и соответственно заармировать.

5. Отопление и вентиляция.

5.1. Настоящий раздел проекта разработан на основании технического задания, архитектурно-строительных чертежей в соответствии со СНиП II-33-75*.

5.2. Проект разработан для строительства в климатических районах с расчетной температурой наружного воздуха минус 30°C. Внутренняя температура воздуха в помещениях маш-зала принята +5°C, во вспомогательных помещениях-складах СНиП II-95-76.

5.3. Теплоснабжение насосных станций предусматривается от внешнего источника.

Теплоснабжение - перегретая вода с параметрами 150-70°C. Вход в здание осуществляется в помещение теплопункта.

5.4. Система отопления запроектирована двухтрубная с барьерной разводкой, тупиковая.

В качестве местных нагревательных приборов приняты

конвекторы отопительные с кожухом "Комфорт-20", для электроподогрева применяются конвекторы "Комфорт-20" с гладкими концами труб под сбрасывание.

5.5. Основными вредностями в помещении маш-зала насосной станции являются тепловыделения от электродвигателей и теплопоступлений от солнечной радиации.

5.6. Теплоизбытки и количество воздуха, необходимое для их ассимиляции в теплый период года, приведены в таблице воздухообменов на документе 901-1-90.87 ОВ1.

5.7. В теплый период года подача приточного воздуха осуществляется осевыми вентиляторами приточных систем, приведенных в таблице воздухообменов на документе 901-1-90.87 - ОВ1

5.8. Удаление воздуха запроектировано вытяжными системами ВЕ, через дефлекторы.

5.9. В календарный и переходный периоды года предусматривается вентиляция с естественным побуждением: приточный воздух поступает через окна, удаление вытяжного воздуха осуществляется дефлекторами. Работа приточных установок автоматизирована в зависимости от внутренней температуры воздуха в маш-зала: включение приточной системы П1 осуществляется при температуре воздуха 28°C; - системы П2 - при температуре 30°C;

- выключение приточных систем при температуре 25°C.

Приблжён		
ИНВ. Н		

тп 901-1-90.87 ПЗ ЛС 8

9864/6

5.10. Для проектирования вентиляции в теплый период года принятая температура наружного воздуха 28°C .

6. ЭЛЕКТРОТЕХНИЧЕСКАЯ ЧАСТЬ.

6.1. ప్రయుక్తి ప్రవర్తకాలమ్.

Надежная станция относится к второй категории согласно СНиП 2.04.02-84, соответствующа, согласно ПУЭ, токоприемники станции относятся к потребителям второй категории по надежности электроснабжения.

В обзете настоящего проекта не боядят и решают-
ся проче пречьи.

Внешнее электроснабжение; диспетчеризация и телемеханика; связь и сигнализация.

6.2. ЭЛЕКТРОДИАГНОСТИКА И СПОСОБЫ ЭЛЕКТРОДИАГНОСТИКИ

Потребителями электрэнергии насасной станции являются асинхронные электродвигатели 380 В основных, дренажных вакуум насосов и вентиляторов, а также электросвещение. Расчетные нагрузки приблизены на 901-1-9087 для бомба \bar{V} .

Населенная станция проектируется с двумя кабельными ёмкостями 10(6) кВ. Электроснабжение ее при прибрежке проекта рекомендуется проектировать двумя воздушными или кабельными линиями от независимых источников электропитания, согласно ПУЭ-86 12.19. Допускается также питание по одной воздушной или расщепленной кабельной линии, но в любом случае необязательно сократить два кабельных ёмкости.

В засіданості присутні: міністр освіти та науки України

для приема и трансформации электроэнергии на напряжении 380/220В, проектом предусматривается установка комплектной диспетчерской трансформаторной подстанции напряжением 6 (10) / 0,4 кВ мощностью 2x400 кВА Ереванского трансформаторного завода или 2x630 кВА Хмельницкого трансформаторного завода.

Выход мощности КПП осуществляется при привязке проекта. Выход от КПП на шины 380/220В распределительного щита ШЩ-Радельный.

Учет активной электрической энергии предусматривается на
стороне ОЧРВ.

По расчету на пропуск трансформаторами реактивной мощности, выполненному согласно Указаниям по проектированию компенсации реактивной мощности в электрических сетях промышленных предприятий М 788-980 1984 г., компенсации на шинак 0,4 кВ настенай станицы не требуется.

В таблице на док. № 1-90.87 альбома У приведена мощность статических конденсаторов, необходимая для подведения коэффициента мощности до директивных величин, на установках этих конденсаторов должна решаться при привязке проекта и только при наличии обоснованного требование энергоснабжения потребителей.

6.3. ՎՐԱՅԵԼՈՒԹ Ա ՏԵՇՄԱԴԱՎԱՎԱՅՐԸ

6.3.1. Осъдем автоматизациите насосните станции при някои в съответствие с ЕН 17 2-94, 92-84

Приязнь

70 901-1-90.87

73

۱۴۵

6.3.2. Основные насосы.

Нерабочающие насосы постоянно находятся под заслонкой от вакуум-солини.

Пуск и остановка их предусмотрены на закрытую напарную задвижку. Сблокированное управление возможно со щита станции управления ШЩ расположенного на ст. 0.00 или средствами телемеханики.

Управление - с поста управления в машзале. Кране электрической защиты электродвигателя, насос защищен от потери напора и потери засыпки.

В режимах сблокированного управления предусмотривается АВР насосов и самозапуск их при кратковременных исчезновениях напряжения.

6.3.3. Вакуумустанция.

Вакуумнасосы блокируются с соленоидными вентилями на их вакуумных линиях и автоматизируются по уровню в вакуум-солинках, предусмотрено АВР насосов.

6.3.4. Дренажные насосы.

Дренажные насосы автоматизируются по уровню воды в дренажных приемниках.

6.3.5. Мерыпримития при затоплении насосной станции.

При погружении воды на уровне пола машзала работают два дренажных насоса одновременно. Если производительность их меньше притока воды, то при приближении уровня затопления к отметке установки двигателей основных насосов, последние отключаются. Одновременно выдается запрет на включение вакуумнасосов, закрывается сблокированные с основными насосами напарные задвижки,

а также задвижки на напарных вадоводах.

6.3.6. Вентиляция.

Приточные вентиляторы автоматизируются по температуре воздуха в машзале.

6.3.7. Аварийно-предупредительная сигнализация.

Аварийные и предупредительные сигналы фиксируются на щите ШЩ указательными реле, а во время нахождения в насосной станции обслуживающего персонала, дополнительно звуковым и световым сигналом.

6.4. Диспетчеризация и телемеханика.

Проект диспетчеризации насосной станции выполняется при привязке. В настоящем проекте предусмотрена возможность телемеханическими или дистанционным управлением основными насосами отраслью или задвижками на напарных вадоводах.

Также предусмотрена возможность передачи на ДП следующих сигналов: положения обестроб ТЧ, общего сигнала аварии, затопления машзала. Возможность телеметрирования основных технологических параметров предусмотрена в основном комплекте чертежей марки АТХ*. Тип устройства телемеханики определяется проектом диспетчеризации.

6.5. Электроосвещение.

В насосной станции предусмотрено общее рабочее освещение при помощи люминесцентных ламп в помещении электроштабной и светильников с лампами. Накаливания в машзале насосной и бытовых и ремонтное освещение переносными светильниками З68.

Пробвязан		
ЧИК. N		

Турбов праект 901-1-90.87

א. קהן. מושג: מושג

Эльбон Г

Расположение светильников, способ установки и высота подвеса обеспечивают возможность их обслуживания с переносных лестниц и стремянок.

Совершенство принятого в соответствии с СНиП II-4-79.
с.е. Комплектное оборудование.

Для искажения изображения сокращения сроков монтажа в проекте применено следующее крупногабаритное оборудование:

ГТП 6(10)/0.4 кВ; щит станции управления речными, защищенный, с передним монтажом; ящики (шкафы) навесные; блокирующие пасты ПБУ; щит КСИП. Документация, необходимая для заказа НКУ на заводах, помещена в альбоме VI настоящего проекта.

6.7. Заземление и заземление.

В качестве основной меры защиты персонала от поражения электрическим током в насосной станции принята система защитного заземления на стороне 6(10) кВ и система зануления на стороне 380/220 В. Оте системы обведены общим заземляющим устройством. В качестве заземляющего устройства используются железобетонные подземные конструкции насосной станции.

Необходимые мероприятия для этого предусмотрены строительной частью проекта.

Сопротивление заземляющего устройства, согласно ПУЭ-86 1.7.57, должно быть не более $\frac{125}{\sqrt{3}}$ Ом для защитного заземления на стороне 10(6) кВ Ч, согласно ПУЭ-86 1.7.62, не более 4Ом для заземления нейтрала трансформаторов на стороне 0.4 кВ. По расчету, при одинаковой площади насасной станции, при сопротивлении грунта до 120 Ом.м дополнительного наружного канализационного заземления не требуется.

6.8. Технологический контроль.

Объем измерения и сигнализации технологических параметров принят в соответствии с СНиП 2.04.02-84 и позволяет телемеханических работать и автоматизировать насосную станцию.

Измерения, характеризующие основной технологический процесс, с момента расклада и давление по каждому из напорных барометров - выносятся на щит приборов на отм. 0.000. Одновременно предусматрена возможность телепередачи этих параметров на пункт управления. Выходной сигнал аналоговый 0-5 МА.

Сужающие устройства и дифманометры устанавливаются в колодцах на бортах, которые должны быть предусмотрены при привязке технологических и структурных частей проекта.

6.9. Числовые и промежуточные процессы

При прибывании проекта к конкретным условиям необходимо:

6.9.1. Выполнить проект внешнего электроснабжения, предварительную получив технические условия;

6.92. В зависимости от принятого типа основных насосов, представить на листах числовые значения переменных данных.

6.9.3. Разработать проект телемеханического (дистанционного) управления или только телесигнализации, в зависимости от принятого способа управления насосной станцией.

Приязан

TP 901-1-90.87

6

145
11

સીનોર્મ ટ

Tunabou npaerT 901-1-90.87

ਗੁਰੂ ਨਾਨਕ ਦੇਵ

6.9.4. Възможността да се използват телефони

При проектировании винтовых линий связи следует также учесть необходимость замены для устройства телемеханики или системы дистанционного управления сечениями.

6.9.5. Выполнить члены по привязке, приведенные на листах справомоб 7, 7.

7. Основные положения по проектированию строительных и макетных работ.

Подземная часть насосных станций запроектирована на глубину 3,6; 4,8; и 5,4 м в сборно-маколит-ном варианте. В соответствии с заданием на проектирование, строительство насосной станции рассмотрено в глинистых и песчаных грунтах при уборке грунтовых вод на плашадке в период строительства минус 3,15 м.

7.1. Осущие указания.

Строительство подземной части предусматрено вести в открытом котловане под защитой искусственного понижения уровня грунтовых вод способом открытого водоотлива в суглинистых грунтах и глубинного водопонижения — в песчаных. Способ искусственного понижения грунтовых вод для конкретного объекта решается при привязке настоящего типового проекта, состоящего из геологических и гидрогеологических условий площадки строительства.

Приведенные в данном альбоме схемы и указания по производству работ рекомендуется использовать при разработке проектов производств работ.

7.2. Работы подготавлильного периода.

Началу основных строительных работ предшествуют работы подготовительного периода:

- устройство подъездной автодороги;
 - гидравлическое строительство плашадки с организацией отвода поверхностных вод;
 - подводка временных коммуникаций:
 - электроэнергии, воды, связи;
 - устройство системы обеспечения плашадки, установка и фиксация реперов геодезического контроля;
 - разработка осей сооружения;
 - устройство беспанорамительной системы;
 - устройство временного арраждения и установка предупреждающих знаков по технике безопасности;
 - спасение рабочих в зоне монтажа щитов опалубки, арматурных коробов и других полуфабрикатов и материалов.

7.3. Земляные работы.

Разработку катавана рекомендуется вести зеркальным ЭД-4321 «обратной лопатой» с ковшом емкостью 0,4 м³ с погрузкой грунта в автосамосвалы и транспортеры во временные отвалы на расстояние до 1 км. Обратную засыпку катавана предусмотрено выполнить следующим образом:

— отсыпку подсыпки из временных отвалов грунта в пазухи, образованные сложными в плане каналами и фундаментами, рекомендуется осуществлять с помощью экскаватора, оборудованного

Приложения

77 901-1-9087

04

Изъятие I

Проект №91-1-90.87

Чертежи и спецификации к проекту

гравийным щебнем;

- подачу грунта в наружные пазухи выполнить фульфозерами;

- уплотнение грунта непосредственно у стен сооружения и в стесненных местах выполнить пневматогравиметрами, а оставшуюся массу грунта следует уплотнить пневматогравиметрами весом 16 т.

7.4. Бетонные и монтажные работы.

Строительство насосных станций при принятых глубинах подземной части предусмотрено вести с поверхности земли. Бетонную смесь на площадку строительства насыпана доставлять в опрокидных баках самосвалами.

Подача бетонной смеси в подготовку и днище производится при помощи стрелового крана на гусеничном ходу. Монтаж колонн должен предшествовать монтажу стеновых панелей и начинаться после доставления бетоном днища не менее 70% прочности.

Монтаж сборного железобетона рекомендуется вести краном СКГ-ЧД.

Раскладка стеновых панелей производится в зоне действия монтажного крана.

В случае, если у подрядной строительной организации отсутствуют насыщенные краны и монтаж железобетонных конструкций будет осуществляться кранами меньшей грузоподъемности, установку их для монтажа конструкций следует осуществлять на днище насосной станции или на берме, что должна быть решена при привязке типового проекта.

Монтаж перегородок осуществляется после установки стеновых панелей и обратной засыпки пазух крепления.

Вертикальные стыки между стеновыми панелями замоноличиваются механизированным способом в соответствии с, Рекомендациями по замоноличиванию стыков шпонажного типа в сборных железобетонных баллонодержащих элементах", разработанными ЦНИИ-промизданий. Работы по герметизации стыков и щебня при монтаже конструкций следует выполнять в соответствии с требованиями соответствующих инструкций.

7.5. Строительство надземной части насосной станции.

К строительству надземной части насосной станции следует приступить после устройства обратной засыпки котлована с послойным трамбованием и откапывания бордюризаторской установки. При возведении надземной части используются механизмы, имеющиеся в наличии строительной организации. Выбор механизмов не лимитируется и решается при привязке проекта.

Продолжительность строительства насосных станций ориентировочно составляет 6-7 месяцев.

7.6. Указания по производству работ в зимних условиях.

Способы производства бетонных и железобетонных работ в зимних условиях должны обеспечивать получение в заданные сроки бетона проектной прочности, марозостойкости, водонепроницаемости, а также сохранения монолитности конструкции.

Приложение		
ЧНБ. N		

ТП 901-1-90.87

Лист
13

9864/1

Работы должны производиться в соответствие с проектами производством работ или технологическими картами. Способы и средства транспортирования и укладки бетонной смеси не должны допускать ее охлаждения. Оснащение сооружения должно быть непромерзшим и состояние его должна исключать возможность замерзания бетонной смеси на контакте с основанием.

Укладку бетонной смеси следуетвести непрерывно. В случае возникновения перерывов в бетонировании, подверженность бетона необходима укрыть, утеплить, а при необходимости обогреть.

В зимний период заделку стыков и швов производят лишь в случае необходимости.

Производить работы по заделке стыков сборных железобетонных конструкций при температуре наружного воздуха -25°C не рекомендуется.

Для заделки стыков применяют марку бетона (растягиваю) на одну ступень

выше, чем в летних условиях. Работы в зимних условиях производить с учетом соответствующих требований СНиП на производство работ.

7.7. Требования по технике безопасности.

Порядок ведения строительно-монтажных работ и специальные требования, обеспечивающие безопасные условия строительства, должны предусматриваться при разработке проектов производством работ для конкретных объектов и должны учитьывать местные условия строительства, а также требования главы СНиП III-Ч-80 "Техника безопасности в строительстве" и Руководства по учету техники безопасности и производственной санитарии в проектах производством работ.

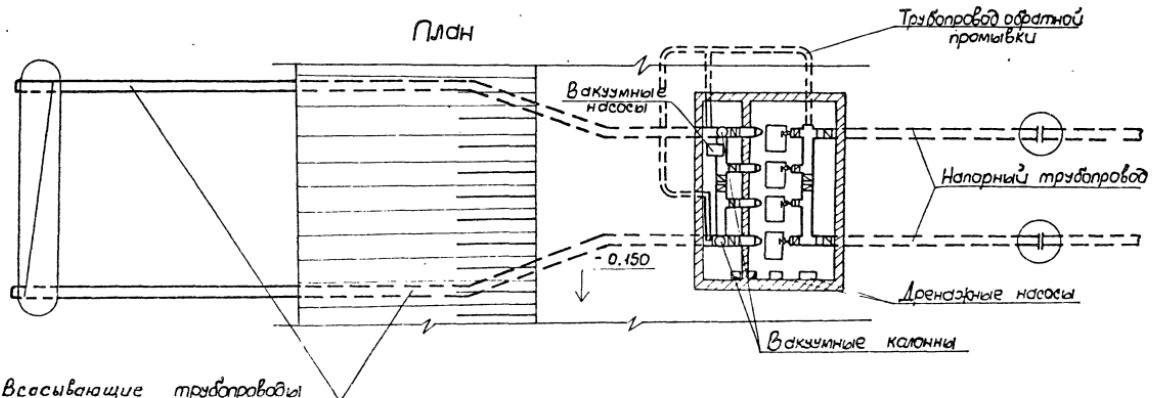
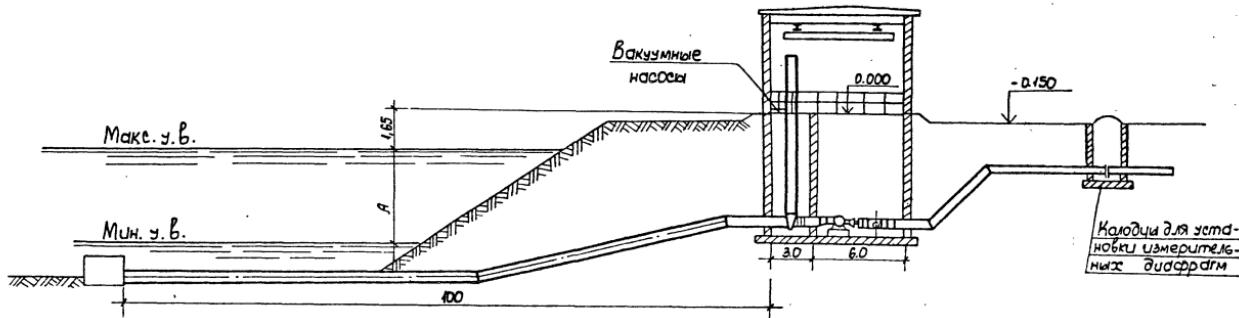
Приложение			
Приложение			
1	2	3	4
5	6	7	8
9	10	11	12
13	14	15	16

Черт.

Т П 901-1-90.87

ПЗ

лист
14



Привязан		
1	2	3
4	5	6
7	8	9
10	11	12

ТП 901-1-90.87 - ПЗ

Лист
15

Таблица 2.1.

НН п/п	Працэс. насосн. ст. л/c	Характерыстіка насоса			Установка насоса	Марка	Мощн. кВт	Обора. в мин.	Грацэс. А/с	Ф мм	Нс м/с	Нм нм	Патерн нагрузк. нагр.	Эн м	Установленный трубопровод тол. 100м			Гранж. нагр.	Гранж. нагр.	Гранж. нагр.					
		Напор м	Подача л/c	Нагрузка нагр.											длины 100м	расхода									
1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15	16	17	18	19	20	21	22	23	24		
1	660	Д 1600-90	250-280	45-40	4	4Л355SG	160	1000	588	1.50	1.08	0.35	1.78	3.6	3.6	4.8	3.6	3.6	4.8	—	—	—			
			280-305	40-39	5				640	1.63	1.27	0.40	2.07	3.6	4.8	—	—	—	—	—	—	—			
			305-330	39-37	6																				
2	1000	Д 1600-90 д	250-280	40-35	4	4Л315MG	132	1000	588	1.50	1.08	0.35	1.78	3.6	3.6	4.8	3.6	3.6	4.8	—	—	—			
			280-305	35-33	5				640	1.63	1.27	0.40	2.07	3.6	4.8	—	—	—	—	—	—	—	—		
			305-330	33-31	6																				
3		Д 1600-90 б	250-280	30-28	4	4ЛH280M6	110	1000	588	1.50	1.08	0.35	1.78	3.6	3.6	4.8	—	—	—	—	—	—	—		
			280-305	28-26	5				640	1.63	1.27	0.40	2.07	3.6	4.8	—	—	—	—	—	—	—	—		
			305-330	26-24	6																				
4		Д 1250-65 б	250-280	18-15	5	4Л315M4	200	1450	588	1.50	1.08	0.35	0.40	1.78	3.6	4.8	5.4	3.6	4.8	5.4	—	—	—		
			280-330	45-42	6																				
5	1500	Д 2000-21	450-500	24-23	4	4Л355M6	160	1000	1050	2.07	1.69	0.55	0.50	2.74	3.6	4.8	5.4	3.6	4.8	5.4	—	—	—	—	—
6		Д 2000-21 д	450-500	18-16	4	4Л315SG	110	1000	1050	2.07	1.69	0.55	2.74	3.6	4.8	5.4	3.6	4.8	5.4	—	—	—	—	—	

1.

1. Патери напора на длине всасывающих трубопроводов определены по формуле

$$h_p = \lambda \frac{L}{d} - \frac{V^2}{2g}$$

Коэффициент сопротивления на длине определен по формуле Павловского $\lambda = 8gP^2$ ($\frac{f}{d}$)^{3/4}

Коэффициент шерхаватости n принят 0.02 согласно п. 5.99 СНиП 2.04.02-84.

2. Затухание насосной станции определено по формуле $H = f + \Sigma h + 1.65 + P - H_{\text{ доп.}}^{\text{м}}$ где,

f - амплитуда колебания уровня воды в водонапорнике в м.

Σh - сумма падения напора от водонапорника до насоса в м.

1.65 - превышение пола насосной станции над максимальным уровнем воды в водонапорнике

P - расстояние от оси насоса до верха днища насосной станции

$H_{\text{ доп.}}$ - допустимая высота всасывания насосов, м

Приблежен			
ИМБ, м			

тп 901-1-90.87

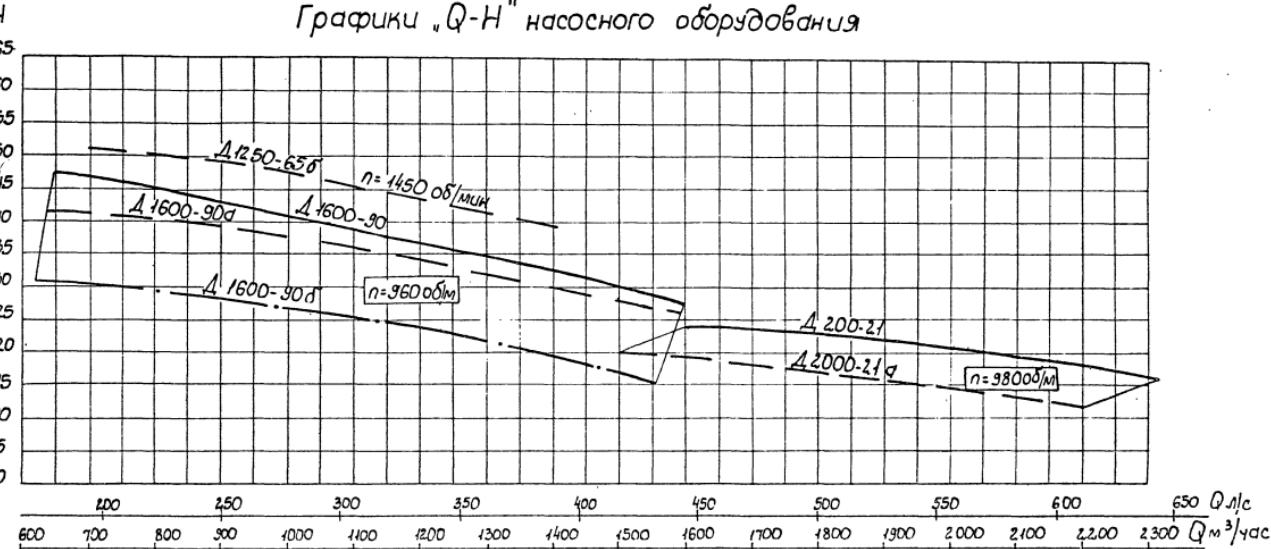
П3

Лист 16

декабрь

Изменение проекта 901-1-90.87

Графики „Q-H“ насосного оборудования



Характеристики насосов приведены по данным завода Лебгидромаш „Насосы марки А“ паспорт №03. 583.00.00.000ПС и Чуского насосного завода паспорт 84.69 ПС.

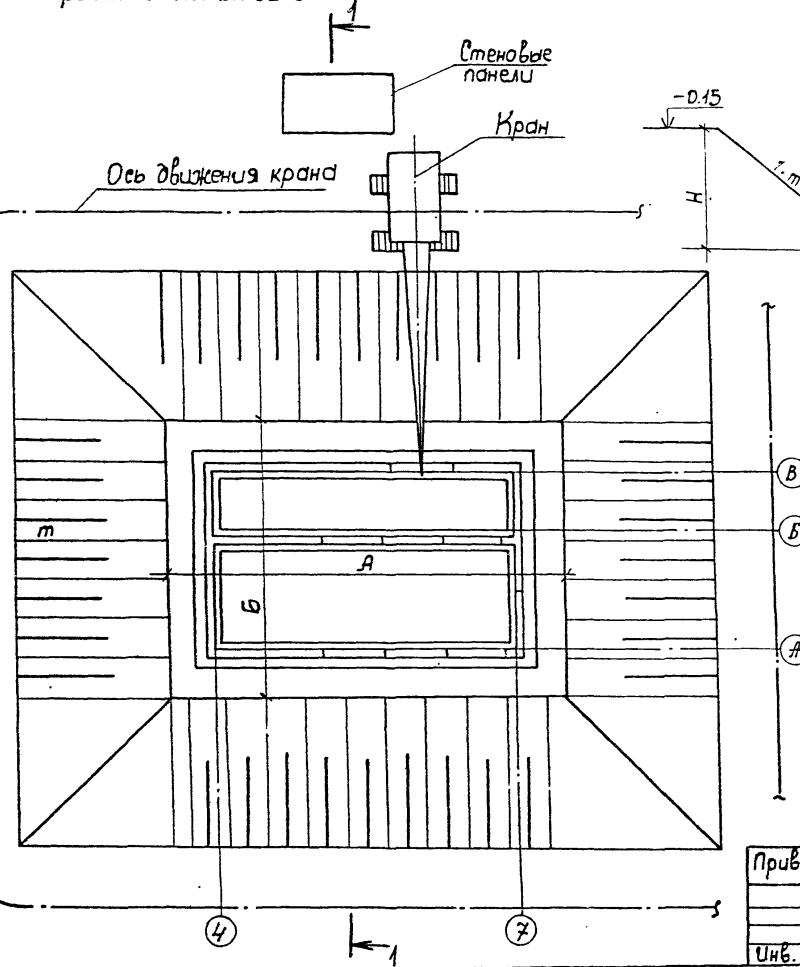
Приложение				
№	1	2	3	4
Черт. №				

ТП 901-1-90.87 ПЗ

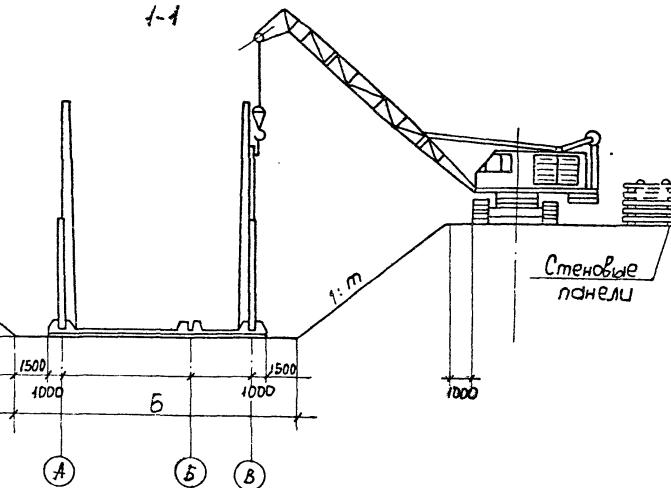
Лист

17

Схема монтажа стеновых панелей при строительстве сборно-монолитной подземной части насосной станции в открытом котловане.



1-1



Рекомендуемые размеры котлованов

Затраты на изготовление коллектора, м ³	глубина котло- вания, м	закопывание откосов, м		размеры котло- вания по дну	
		песок	сыпучий	песок	сыпучий
3,60	3,95	4,10	1,25	1,25	23,00 14,00
4,80	5,15	5,40	1,25	1,25	23,00 14,00
5,40	5,85	6,00	1,25	1,25	23,00 14,00

Смонтированные колонны на плане условно не показаны.

Приставка			
Инв. №			

ТП 901-1-90.87

-73

18