

Т И П О В О Й П Р О Е К Т
902-I-84.84

**КАНАЛИЗАЦИОННАЯ НАСОСНАЯ СТАНЦИЯ ПРОИЗВОДИТЕЛЬНОСТЬЮ 400-2000 м³/ч, НАПСОМ 30-40 м
С РЕШЕТКАМИ-ДРОБИЛКАМИ ПРИ ГЛУБИНЕ ЗАЛОЖЕНИЯ ПОДВОДЯЩЕГО КОЛЛЕКТОРА 4,0 м (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, УЗЛЫ И ДЕТАЛИ | |
| АЛЬБОМ IV | СТРОИТЕЛЬНЫЕ РЕШЕНИЯ. ПОДЗЕМНАЯ ЧАСТЬ. | (ОТКРЫТЫЙ СПОСОБ В СУХИХ И МОКРЫХ ГРУНТАХ) |
| АЛЬБОМ V | НАДЗЕМНАЯ ЧАСТЬ. ИЗДЕЛИЯ | |
| АЛЬБОМ VI | ПОДЗЕМНАЯ ЧАСТЬ. ИЗДЕЛИЯ | |
| АЛЬБОМ VII | ЭЛЕКТРООБОРУДОВАНИЕ И АВТОМАТИЗАЦИЯ. ТЕХНОЛОГИЧЕСКИЙ КОНТРОЛЬ | |
| АЛЬБОМ VIII | СПЕЦИФИКАЦИИ ОБОРУДОВАНИЯ | |
| АЛЬБОМ IX | СБОРНИК СПЕЦИФИКАЦИЙ ОБОРУДОВАНИЯ | |
| АЛЬБОМ X | ВЕДОМОСТИ ПОТРЕБНОСТИ В МАТЕРИАЛАХ | |
| АЛЬБОМ XI | СМЕТЫ. ОБЩАЯ ЧАСТЬ | |
| АЛЬБОМ XII | СМЕТЫ. ПОДЗЕМНАЯ ЧАСТЬ. | (ОТКРЫТЫЙ СПОСОБ В СУХИХ И МОКРЫХ ГРУНТАХ) |

ПРИМЕНЕННЫЕ ТИПОВЫЕ МАТЕРИАЛЫ

- | | |
|--|---|
| ТИПОВОЙ ПРОЕКТ | ТРАНСФОРМАТОРНАЯ ПОДСТАНЦИЯ С ОДНИМ КАБЕЛЬНЫМ ВВОДОМ 6-10 КВ
НА ОДИН ТРАНСФОРМАТОР МОЩНОСТЬЮ ДО 400 КВА. ТИП К-71-400 м ³ |
| ТИПОВЫЕ КОНСТРУКЦИИ И ДЕТАЛИ
Т-2002 | БАК РАЗРЫВА СТРУИ ВЫСОТЮ 180 м |
| СЕРИЯ 3.901-10,
ВЫП.2 | КОЛОНКА УПРАВЛЕНИЯ ЗАПЕИКОМ Ø400 |

РАСПРОСТРАНИТЕЛЬ
СВЕРДЛОВСКИЙ ФИЛИАЛ ЦНТИ

РАСПРОСТРАНИТЕЛЬ ЦНТИ

РАСПРОСТРАНИТЕЛЬ
ТБИЛИССКИЙ ФИЛИАЛ ЦНТИ

А Л Ь Б О М I

РАЗРАБОТАН ПРОЕКТНЫМ ИНСТИТУТОМ
"ХАРЬКОВСКИЙ ВОДОКАНАЛПРОЕКТ"

ГЛАВНЫЙ ИНЖЕНЕР ИНСТИТУТА
ГЛАВНЫЙ ИНЖЕНЕР ПРОЕКТА



Г.А. БОНДАРЕНКО
В.С. ЛЯШКО

УТВЕРЖДЕН В/О "СОЮЗВОДОКАНАЛНИИПРОЕКТ"
ПРОТОКОЛ № 75 от 05.12.1983 г.
ВВЕДЕН В ДЕЙСТВИЕ В/О "СОЮЗВОДОКАНАЛНИИ-
ПРОЕКТ", ПРИКАЗ № 82 ОТ 16.04.1984 г.
СРОК ДЕЙСТВИЯ - 1988 г.

				Привязан	

ОГЛАВЛЕНИЕ

	СТР.
1 ОБЩАЯ ЧАСТЬ.....	3
2 ТЕХНОЛОГИЧЕСКИЕ РЕШЕНИЯ.....	6
3 ВНУТРЕННИЙ ВОДОПРОВОД И КАНАЛИЗАЦИЯ.....	8
4 ОТОПЛЕНИЕ И ВЕНТИЛЯЦИЯ.....	9
5 АРХИТЕКТУРНО-СТРОИТЕЛЬНЫЕ РЕШЕНИЯ.....	10
6 ЭЛЕКТРОТЕХНИЧЕСКАЯ ЧАСТЬ.....	12
7 ОСНОВНЫЕ ПОЛОЖЕНИЯ ПО ПРОИЗВОДСТВУ РАБОТ.....	16
8 МЕХАНИЧЕСКОЕ ОБОРУДОВАНИЕ.....	20
9 УКАЗАНИЯ ПО ПРИВЯЗКЕ ПРОЕКТА.....	31

Типовой проект разработан в соответствии с действующими нормами и правилами

Главный инженер проекта

В.С. ЛЯЛИК

Привязка			
Ш. №			

I. Общая часть

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

Условия и область применения

В проекте приняты следующие условия строительства:

- расчетная зимняя температура наружного воздуха - минус 20° ; 30° ; 40° С;
- скоростной напор ветра для I-IV географических районов;
- вес снежного покрова для I-IV географических районов;
- не учитывается сочетание нагрузок при скоростном напоре ветра для IV географического района и веса снежного покрова для IV географического района.

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

Грунты приняты двух типов - пески и суглинки, со следующими характеристиками:

а) при производстве работ в открытом котловане - для сухих и мокрых грунтов по таблице 1

Таблица 1

Тип грунта	Нормативный угол внутреннего трения φ н	Модуль деформаций не скальных грунтов E	Плотность грунта γ н	Нормативное удельное сцепление с н	Коэффициент пористости
Пески	0,49 рад или 28°	18 МПа или 180 кгс/см ²	1,8 т/м ³	0	0,75
Суглинки	0,37 рад или 21°	14 МПа или 140 кгс/см ²	1,8 т/м ³	23 кПа или 0,23 кгс/см ²	0,75

б) при производстве работ способом "стена в грунте" опускным способом - для мокрых и сухих грунтов - по таблице 2.

Таблица 2

Тип грунта	Коэффициент бокового давления грунта в состоянии покоя K ₀	Плотность грунта во взвешенном состоянии γ _{взв} в т/м ³	Плотность грунта γ ^н в т/м ³
Пески	0,4	0,98	1,8
Суглинки	0,5	1,01	1,8

Коэффициент безопасности по грунту принят K_г=1,1 - для песков и K_г=1,15 - для суглинков.

Расчетный уровень грунтовых вод принят на 1,0 м ниже планировочной отметки - для H_к=4,0 и 5,5 м и на 1,5 м ниже планировочной отметки - для H_к=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.

Учитывая, что разработанный проект содержит традиционные решения, строительные конструкции приняты по общесоюзным каталогам, расчеты в соответствии с СН 514-79 не производились.

Главный инженер проекта  В. ЛЯЛЮК


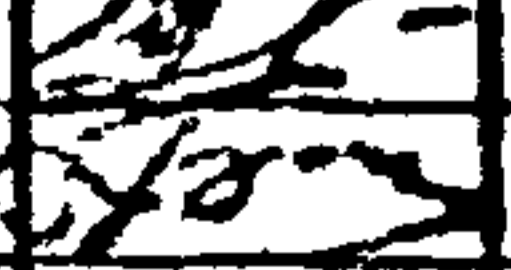
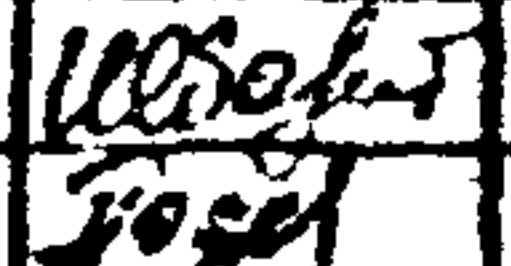



Привязан					
Инв. №					
Гип	Лялюк		ТП 902-1-8181-ЛЭ		
Нач. отд.	Чмелев				
Гл. спец.	Зотников				
Гл. спец.	Обазная				
Гл. спец.	Ухоловская				
Гл. спец.	Ясинов				
Вед. инж.	Салакицкий		Пояснительная записка.		
Ст. инж.	Шманов				
			Стадия	Лист	Из всего
			Р	1	29
			Госстрой СССР Самоводская, Ленинский район Харьковский Водокааналпроект		

Таблица комплектации типовых проектов

№ п/п	Наименование	ТП 902-1-84.84 Нк=4,0м Монолитный вариант(откры- тый способ в сухих и мокрых грунтах)	ТП 902-1-85.84 Нк=4,0м Сборно-моно- литный вариант (открытый способ в сухих и мак- рых грунтах)	ТП 902-1-86.84 Нк=5,5м Монолитный вариант(откры- тый способ в сухих грунтах)	ТП 902-1-87.84 Нк=5,5м Сборно-монолит- ный вариант (открытый спо- соб в сухих грунтах)	ТП 902-1-88.84 Нк=5,5м Сборно-монолит- ный вариант (опускной способ в мокрых грун- тах).	ТП 902-1-89.84 Нк=7,0м Монолитный вариант(откры- тый способ в сухих грунтах)	ТП 902-1-90.84 Нк=7,0м Сборно-монолит- ный вариант (опускной способ в сухих и мак- рых грунтах)	ТП 902-1-91.84 Нк=7,0м Вариант Сборная стена в грунте* (в мокрых грунтах)
I	Пояснительная записка	ТП 902-1-84.84	УЗ ТП. 902-1-84.84	УЗ ТП 902-1-84.84	УЗ ТП 902-1-84.84	УЗ ТП 902-1-84.84	УЗ ТП 902-1-84.84	УЗ ТП 902-1-84.84	УЗ ТП 902-1-84.84
II	Технологические решения внутренней водопробой и канализация. Отопление и вентиляция.	ТП 902-1-84.84	УЗ ТП 902-1-84.84	УЗ ТП 902-1-84.84	УЗ ТП 902-1-84.84	УЗ ТП 902-1-84.84	УЗ ТП 902-1-84.84	УЗ ТП 902-1-84.84	УЗ ТП 902-1-84.84
III	Архитектурно-строительные решения. Надземная часть. Общие чертежи, узлы и де- тали.	ТП 902-1-84.84	УЗ ТП 902-1-84.84	УЗ ТП 902-1-84.84	УЗ ТП 902-1-84.84	УЗ ТП 902-1-84.84	УЗ ТП 902-1-84.84	УЗ ТП 902-1-84.84	УЗ ТП 902-1-84.84
IV	Строительные решения. Подземная часть	ТП 902-1-84.84	ТП 902-1-85.84	ТП 902-1- -86.84	ТП 902-1- -87.84	ТП 902-1- -88.84	ТП 902-1- -89.84	ТП 902-1- -90.84	ТП 902-1-91.84
V	Надземная часть изделия	ТП 902-1-84.84	УЗ ТП 902-1-84.84	УЗ ТП 902-1-84.84	УЗ ТП 902-1-84.84	УЗ ТП 902-1-84.84	УЗ ТП 902-1-84.84	УЗ ТП 902-1-84.84	УЗ ТП 902-1-84.84
VI	Подземная часть изделия	ТП 902-1-84.84	ТП 902-1-85.84	ТП 902-1-86.84	ТП 902-1-87.84	ТП 902-1-88.84	ТП 902-1- -89.84	ТП 902-1- -90.84	ТП 902-1-91.84
VII	Электрооборудование, автоматизация и техноло- гический контроль	ТП 902-1-84.84	УЗ ТП 902-1-84.84	УЗ ТП 902-1-84.84	УЗ ТП 902-1-84.84	УЗ ТП 902-1-84.84	УЗ ТП 902-1-84.84	УЗ ТП 902-1-84.84	УЗ ТП 902-1-84.84
VIII	Спецификация оборудо- вания.	ТП 902-1-84.84	УЗ ТП 902-1-84.84	УЗ ТП 902-1-84.84	УЗ ТП 902-1-84.84	УЗ ТП 902-1-84.84	УЗ ТП 902-1-84.84	УЗ ТП 902-1-84.84	УЗ ТП 902-1-84.84
IX	Сборник спецификаций оборудования.	ТП 902-1-84.84	УЗ ТП 902-1-84.84	УЗ ТП 902-1-84.84	УЗ ТП 902-1-84.84	УЗ ТП 902-1-84.84	УЗ ТП 902-1-84.84	УЗ ТП 902-1-84.84	УЗ ТП 902-1-84.84
X	Ведомости потребности в материалах	ТП 902-1-84.84	УЗ ТП 902-1-84.84	ТП 902-1- -86.84	УЗ ТП 902-1-86.84	УЗ ТП 902-1-86.84	ТП 902-1- -89.84	УЗ ТП 902-1-89.84	УЗ ТП 902-1-89.84
XI	Сметы. Общая часть	ТП 902-1-84.84	УЗ ТП 902-1-84.84	УЗ ТП 902-1-84.84	УЗ ТП 902-1-84.84	УЗ ТП 902-1-84.84	УЗ ТП 902-1-84.84	УЗ ТП 902-1-84.84	УЗ ТП 902-1-84.84
XII	Сметы. Подземная часть	ТП 902-1-84.84	ТП 902-1-85.84	ТП 902-1- -86.84	ТП 902-1-87.84	ТП 902-1-88.84	ТП 902-1- -89.84	ТП 902-1- -90.84	ТП 902-1-91.84

Приблизно			
Итого №			

ТП 902-1-84.84 - ПЗ

Вокруг здания предусматривается асфальтовая отмостка $\delta = 25$ мм шириной 0,75 м по по плотно утрамбованному щебеночному основанию.

5.3. Наружная отделка

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

Нижняя часть, карнизы, откосы оконных и дверных проемов, подоконники и обрамления ворот оштукатуриваются цементно-песчаным раствором состава 1:3.

Откосы оконных и дверных проемов окрашиваются известковой краской.

Нижние откосы оконных проемов покрываются оцинкованной кровельной сталью.

5.4. Внутренняя отделка.

Все стальные изделия окрашиваются масляной краской за два раза по грунту из олифы.

Рекомендации по внутренней отделке помещений и устройству полов приведены в альбоме III на листах марки ЛР.

5.5. Конструктивные решения.

Покрывшие выполнены из сборных железобетонных плит размером $3 \times 12,0$ м по серии 1.465.1-3/80, которые опираются на железобетонные подушки в наружных кирпичных стенах. Перекрытие на отметке 2,70 м. выполнено из сборных железобетонных плит по серии 1.141-1, вып. 60

Перекрытие на отм.-0,030 м - монолитное железобетонное с опиранием его обвязочных балок на стены подземной части, принято одинаковым для всех способов производства работ и конструктивных решений подземной части.

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

При выполнении подземной части в сборно-монолитном варианте стены ее приняты из сборных унифицированных железобетонных стеновых панелей по серии 3.902.1-10, вып. 1,2-с клиновидным и шпоначным стыком или-из панелей, выполненных с использованием универсальной оснастки этой серии.

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

5.6. Основные расчетные положения.

Конструкции надземной части насосной приняты или рассчитаны на виды нагрузок и воздействий в соответствии с требованием СНиП II-6-74 - "Нагрузки и воздействия."

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

-СН 476-75 "Инструкции по проектированию опускных колодцев, погружаемых в тиксотропной рубашке" при условии, что работы в мокрых грунтах будут осуществляться с водопонижением - в песках и с водоотливом - в суглинках.

-СН 477-75 "Временной инструкции по проектированию стен сооружений и гидробарьерных забес, устраиваемых способом "стена в грунте".

Расчет железобетонных конструкций произведен в соответствии с требованиями СНиП II-21-75, бетонные и железобетонные

Приблиз.			
Изм. №			

ТТ 902-1-84.84-ПЗ		Лист
		9

Архив 1
Итого проект 902-1-ВМВ 113
Итого проект 902-1-ВМВ 113

Для питания электроприемников насосной станции напряжением ~ 380/220 В проектом приняты две однострансформаторные подстанции внутренней установки мощностью 400 кВА

Назначение Мощность, кВт Электроприемники и электрооборудование станции, кВт	Установленная мощность, кВт	Расчетные нагрузки					Расчетный ток, А	Годовой расход электроэнергии тыс. кВт. час
		Активная мощность, кВт	Реактивная мощность, кВАр	Полная мощность, кВА	Коэффициент мощности cos φ	Коэффициент мощности cos φ		
160	$\frac{531}{533}$	318	-51	325	0,98	500		
132	$\frac{448}{460}$	268	-24	268	1	420		
40	$\frac{382}{384}$	225	+13	225	1	350		

Для распределения электроэнергии и управления электроприборами приняты низковольтное комплектное устройство (НКУ), состоящее из щита управления ЩУ и шкафа управления и сигнализации 5309, разработанные Донецким энергозаводом по заданию Харьковского ВОЭКМАЛПРОЕКТА.

Общий вид НКУ и типы щитов ЩУ в зависимости от мощности электродвигателей насосов перекачки стоков приведены в альбоме VII.

Шины щита управления ЩУ секционированы на три секции и I секция щита питается соответственно от 1-КТП и 2-КТП, II секция - от шин I или II секции.

Для обеспечения работы двух насосов перекачки стоков, дренажного насоса и насоса гидроуплотнения, а также забивки на подводящем коллекторе в случае исчезновения напряжения на одном из вводов, токоприемники III секции

автоматически подключаются к той секции шин, на которой имеется напряжение.

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

Проектом предусматривается технический учет активной и реактивной энергии, измерение напряжения на шинах 380/220 В, а также тока на вводах и в целях электродвигателей насосов перекачки стоков.

Для повышения коэффициента мощности предусматривается компенсация реактивной мощности. Так как основными потребителями электроэнергии являются насосы перекачки стоков, режим работы которых неравномерный, проектом предусматривается компенсация реактивной мощности, отдельно для каждого электродвигателя насоса. Включение компенсирующих устройств осуществляется одновременно с включением насосов.

Распределительная сеть выполняется кабелями марок ЯПВГ и ЯКПВГ необходимых сечений.

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

Описание схем управления и автоматизации приведено в альбоме VII, основной комплект марки ЯЭМ.

На шкафу ЩУС предусматривается аварийная и технологическая сигнализация, а также возможность передачи нерасшифрованного аварийного сигнала на диспетчерский пункт.

Привязки			
ИЧБ. №			

ТП 902-1-8484-ПЗ

Альбом
Титульный проект 902-1-8184-ПЗ
См. № 21. Подпись и дата. Взам. инв. №

Откачка воды производится центробежными насосами, установленными у прямков. Монтаж стеновых панелей начинается после устройства монолитного железобетонного дна и достижении им не менее 70% проектной прочности.

Монтаж стеновых панелей выполняется краном СКГ-30/1 294 кН (30тс) со стрелой $E=15$ м. При монтаже стеновых панелей движение крана осуществляется по полке.

В случае монтажа стеновых панелей насосной станции в сухих грунтах при $H_k=5,5$ м полка устраивается на более низких отметках, чем для мокрых грунтов при $H_k=4,0$ м, для возможности выполнения монтажных работ указанным выше краном. (см. лист 19).

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 колодца устанавливаются в пазы дна и раскрепляются жесткими монтажными подкосами по два подкоса на 1 панель.

Монтажная оснастка соединяется с панелью при помощи струбцин, а с дном - при помощи арматурных петель, закладываемых в дно при его бетонировании.

Монтаж перегородок осуществляется после установки стеновых панелей и обратной засыпки пазух котлована (см. лист 20).

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

При монолитном варианте подача бетонной смеси в стены производится из вибропитателя, а в дно - краном в бадьях емкостью $0,8 \text{ м}^3$. Кран СКГ-30 устанавливается на полке котлована.

Вертикальные стыки между стеновыми панелями (шпунцового типа) замоноличиваются механизированным способом

в соответствии с „Рекомендациями по замоноличиванию стыков шпунцового типа в сборных железобетонных водосодержащих элементах“, разработанными ЦНИИпроезданий. 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 3.900-3. (см. лист 26).

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

После замоноличивания стык должен в течении трех суток обильно смачиваться водой через каждые 1-3 часа в зависимости от температуры и влажности окружающего воздуха.

Грунт в обратной засыпке уплотняется катками 45-60 кН и пневматическими трамбовками равномерно по периметру подземной части.

При обратной засыпке пазух котлована в мокрых грунтах, во избежание всплытия подземной части, производится водоотлив из дренажного приямка в дно колодца (см. л. 19).

После обратной засыпки колодец заполняется водой и осуществляется строительство надземной части.

По окончании строительства надземной части вода из колодца откачивается, тампонируется патрубком дренажного приямка и осуществляется монтаж оборудования.

При строительстве насосной станции открытым способом в мокрых несвязных грунтах $H_k=4,0$ м и водопонижении скважинами следует предусмотреть уширение фундаментной плиты за пределы наружных стен до 1,0 м, что позволит

Прибязан			
инв.			

ТП 902-1-8184-ПЗ

Лист 14

тропного раствора производится в нижнюю зону рубашки по инъекционным трубам диаметром 32 мм перфорированным в нижней части, которые крепятся с помощью хомутов привариваемым к закладным деталям и арматуре стыков с наружной стороны колодца.

С целью уменьшения сил трения опускаемого колодца в грунт при недостаточном его весе нижнюю часть покрывают антифрикционной обмазкой.

В случае искривления колодца в процессе опускания выравнивание его производится при помощи низкочастотных вибропогружателей типа ВП-3 или путем обработки грунта с высокой забисшей стороны. При этом под нож опережающей стороны стенок колодца подводятся подкладки.

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

После погружения колодца до проектной отметки производится тампонаж полости тиксотропной рубашки путем закачки в полость раствором СО-49 цементно-песчаного раствора. Устройство днища производится после полного схватывания тампонажного раствора.

При бетонировании днища в нем устраивается временный зумпф с патрубком для откачки грунтовых вод. После окончания работ по бетонированию днища колодца выполняется монтаж панелей внутренней перегородки (см. лист 23) водоотлив производится до окончания монтажа перекрытия и устройства обратной засыпки. Затем колодец заполняется водой, а после строительства надземной части вода откачивается и производится монтаж оборудования.

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

защитой деревянного шпунтового ограждения.

Одним из вариантов строительства подземной части насосной станции из сборного железобетона в мокрых грунтах при глубине подводящего коллектора 7м является метод „стена в грунте“. При строительстве способом „стена в грунте“ следует выполнять требования СНЧ77-75, а также разработанных ГПИ фундаментпроект чертежей ППР „Устройство подземных стен заглубленных помещений способом „стена в грунте“.

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

- устраивается пионерный котлован.
- по контуру траншеи сооружается железобетонная форшахта, защищающая верх траншеи от обрушения. При применении форшахты из сборных плит в целях предотвращения ее от разрушения при перемещении по ней шлангового экскаватора она должна опираться на песчаное основание, а плиты между собой сварены закладными деталями с заделкой стыков. (см. лист 26).

-штанговым экскаватором отрывается глубиной на 150-200мм глубже проектного положения панелей траншея шириной 800мм по контуру сооружения. Траншея разрабатывается захватками длиной каждая не более трех-четырех стеновых панелей (6-8м). Одновременно траншея заполняется глинистой суспензией на 50мм ниже верха форшахты;

-в заполненную глинистым раствором траншею опускается первая стеновая панель и выбирается ее положение как в плане так и по высоте, а затем при помощи инвентарных направляющих устанавливаются еще 2-3 стеновые панели. Все

Лист 18 из 18
Типовой проект
СНЧ 77-75
Лист 18

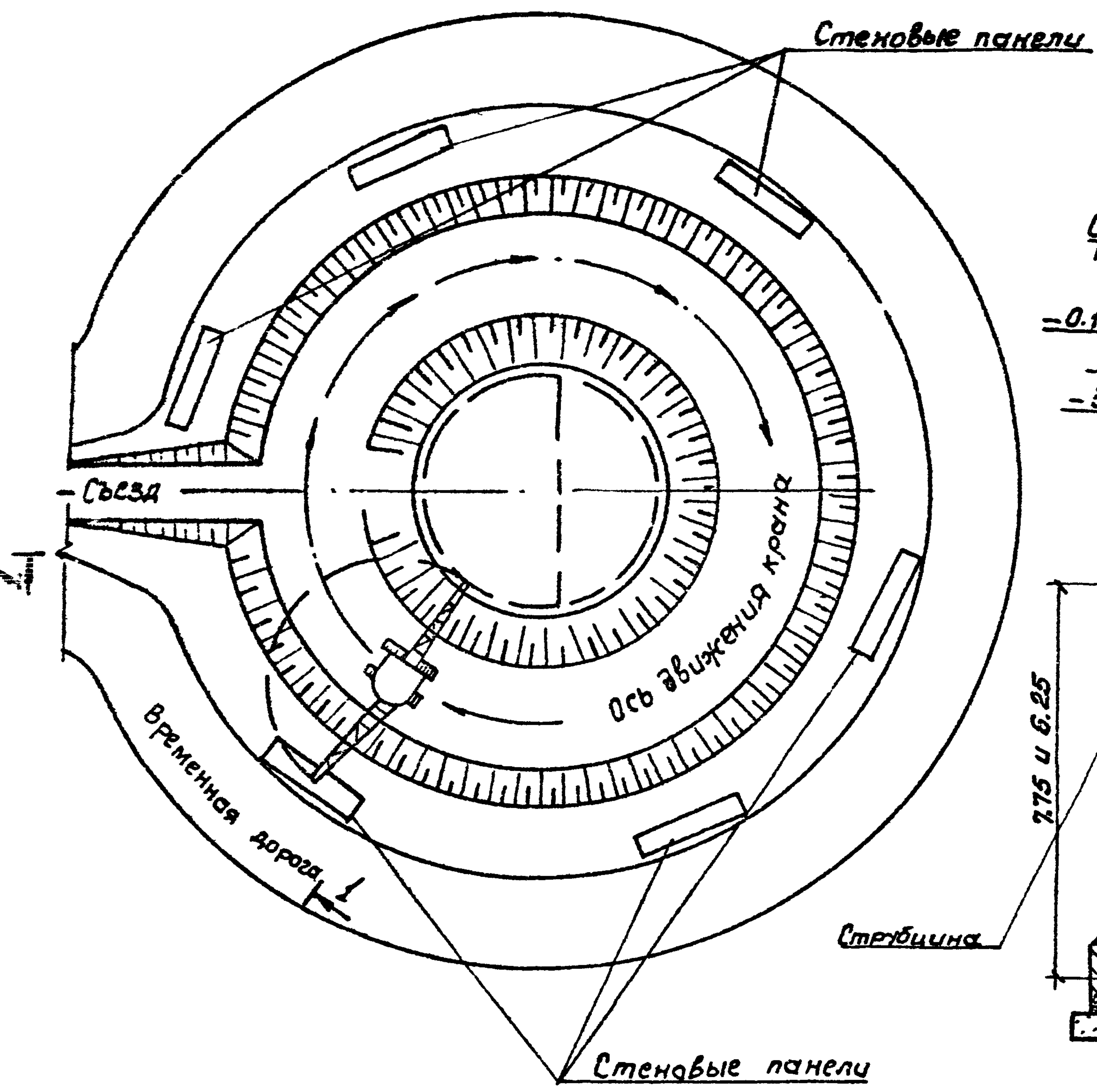
Привязан				Лист
ТП 902-1-эл-ПЗ				16
Числ. №				

Схема монтажа наружных стеновых панелей при строительстве сборно-монолитной подземной части насосной станции в открытом котловане при $h_k=5.5m$ в сухих грунтах и $h_k=4.0m$ в мокрых грунтах

А.М.Бом

Тыловой проект 902-1-8484-ПЗ

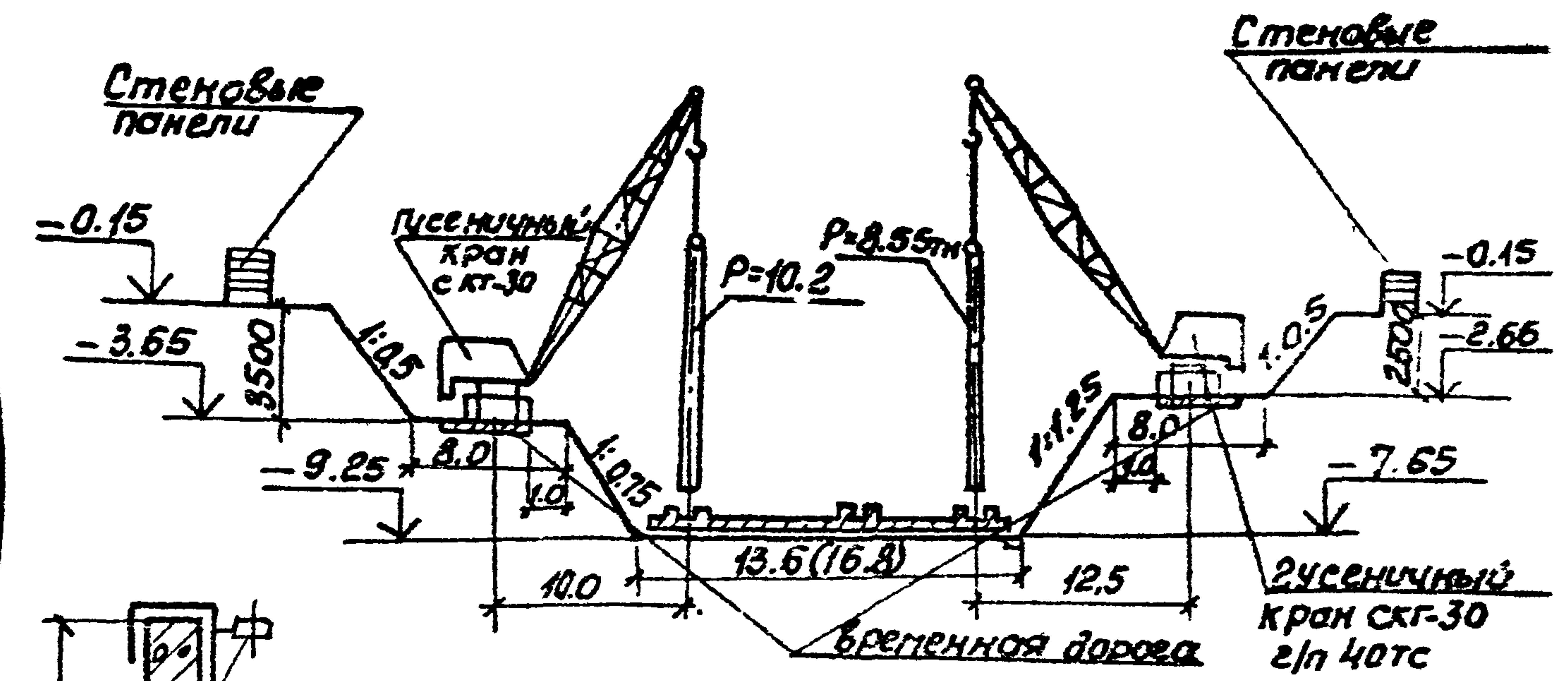
Инженер Подпись и дата В.Я.Г. Шиб



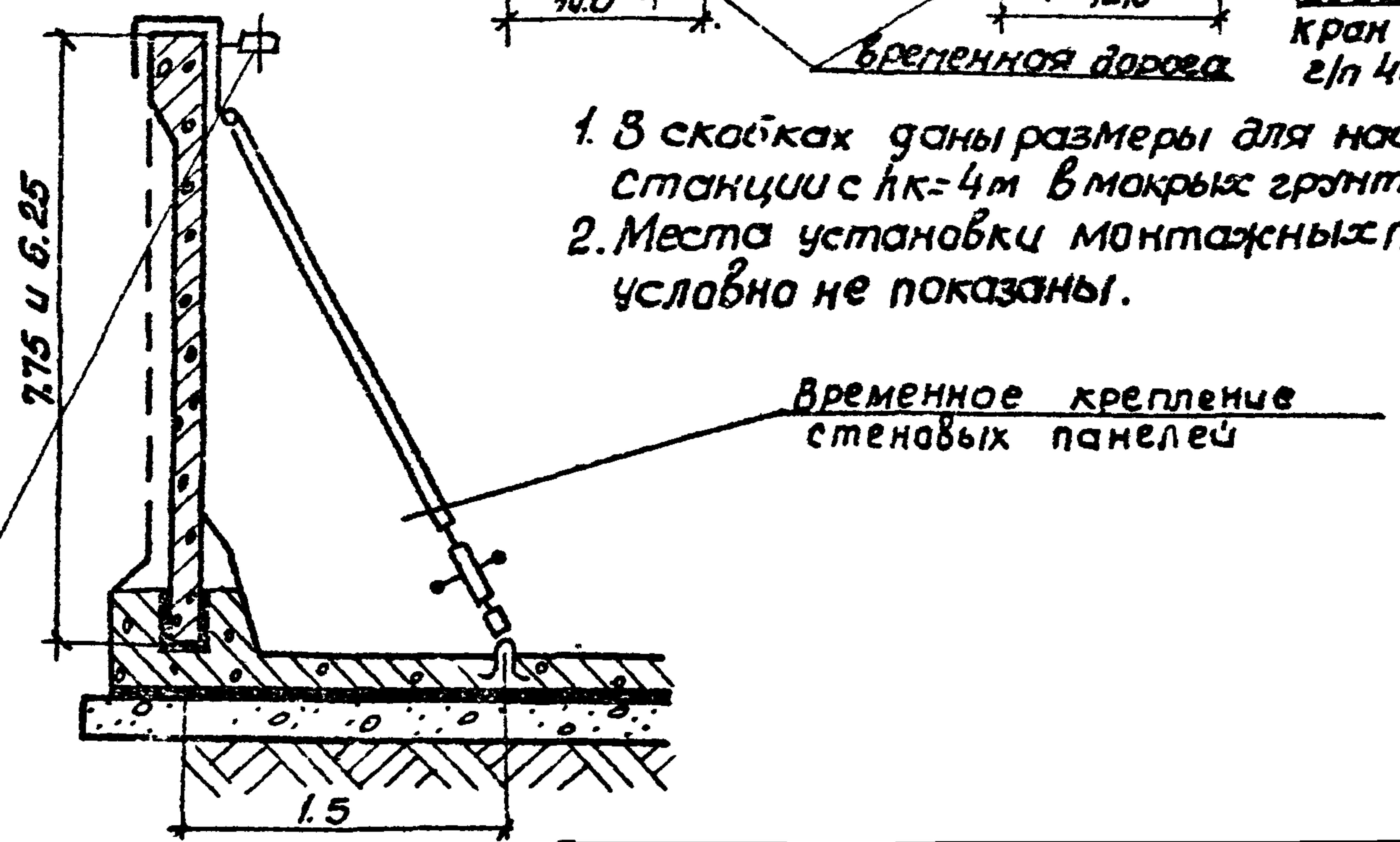
Разрез 1-1

при $h_k=5.5m$
в сухих грунтах

при $h_k=4.0m$
в мокрых грунтах



1. В скобках даны размеры для насосной станции с $h_k=4m$ в мокрых грунтах.
2. Места установки монтажных петель условно не показаны.

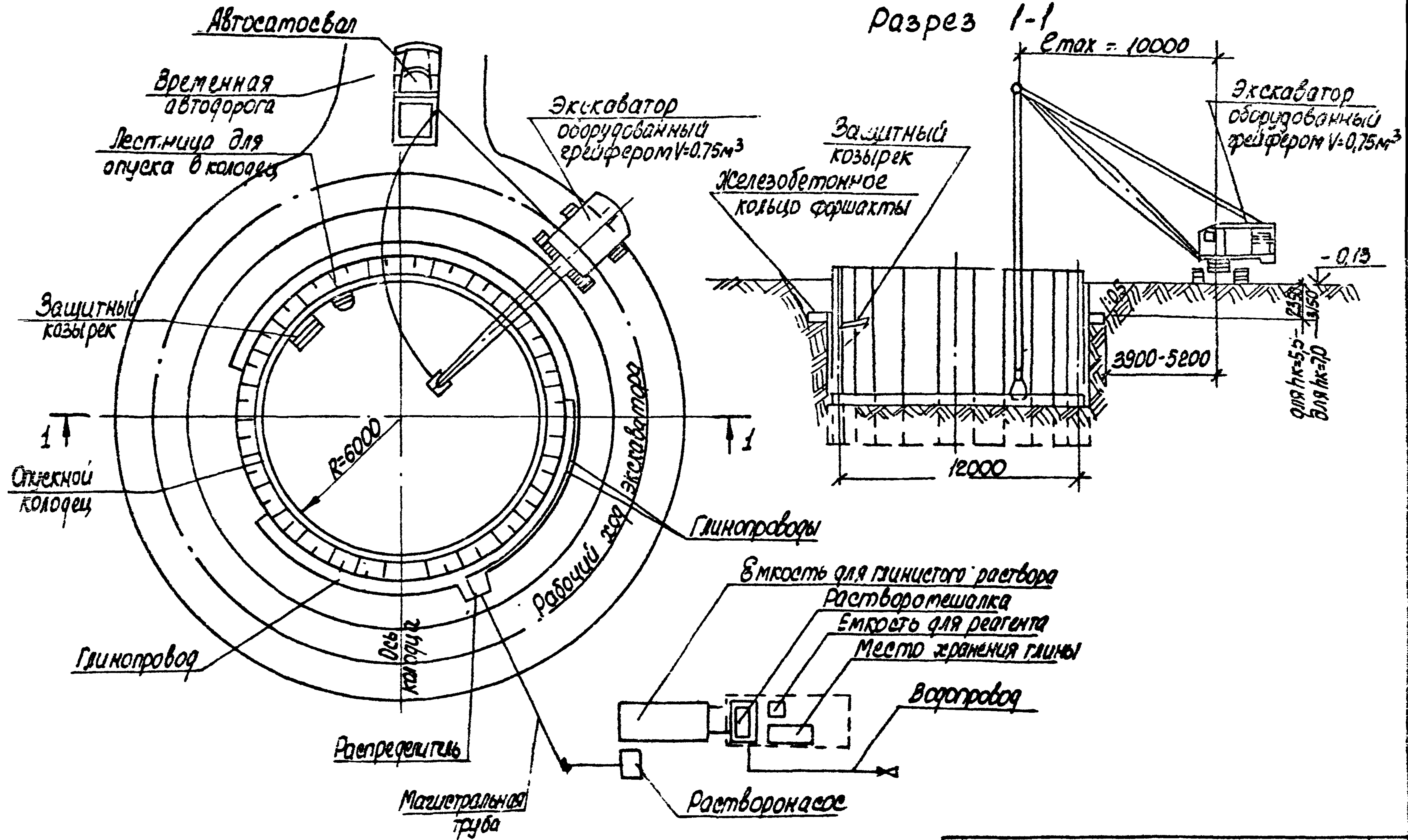


Т П 902-1-8484-ПЗ

Лис 19

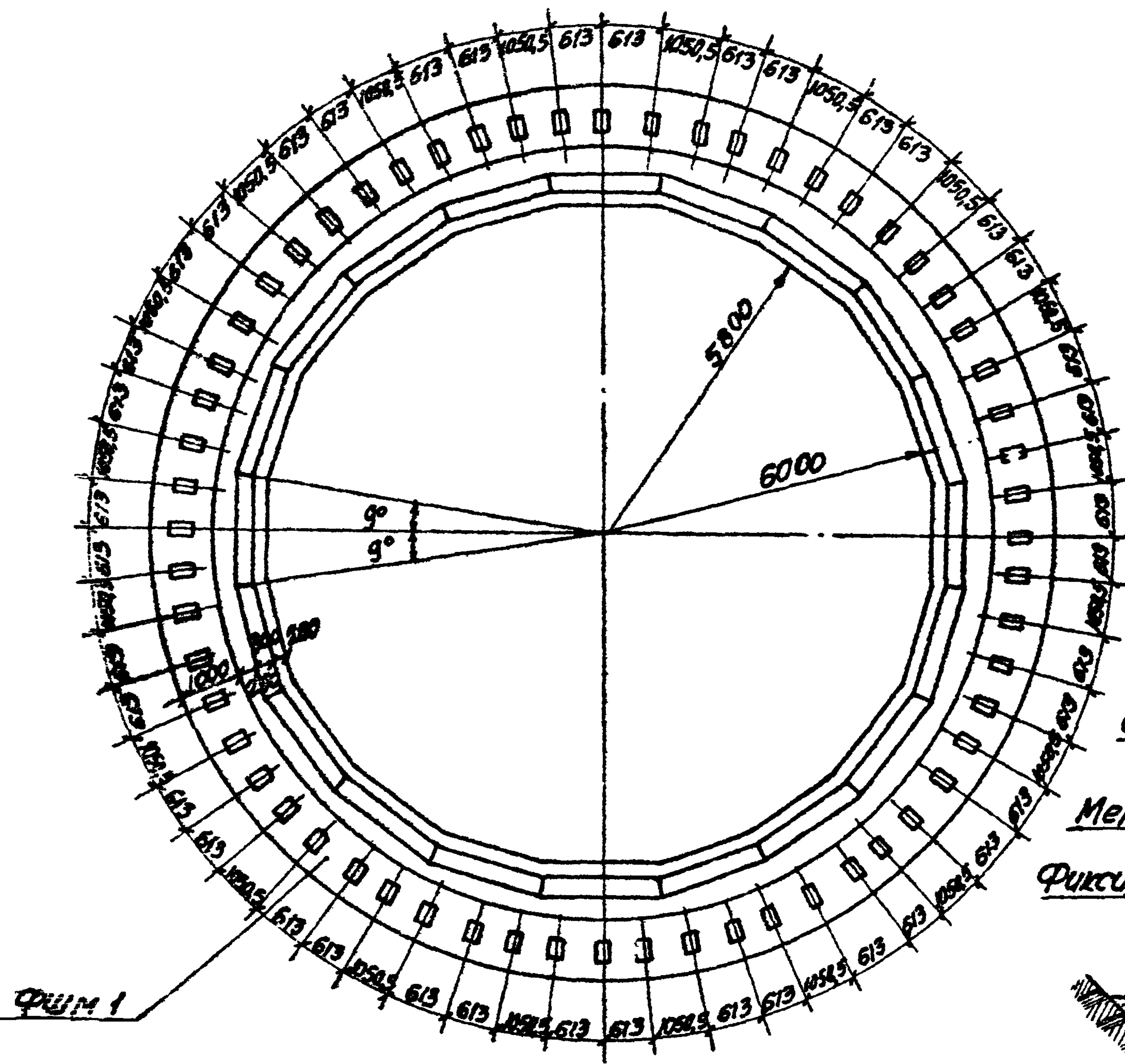
Разработка грунта внутри опускного колодца подземной части насосной станции

Литовой проект ЭОД-У-ВНВН-73
Литовой проект ЭОД-У-ВНВН-73
Литовой проект ЭОД-У-ВНВН-73

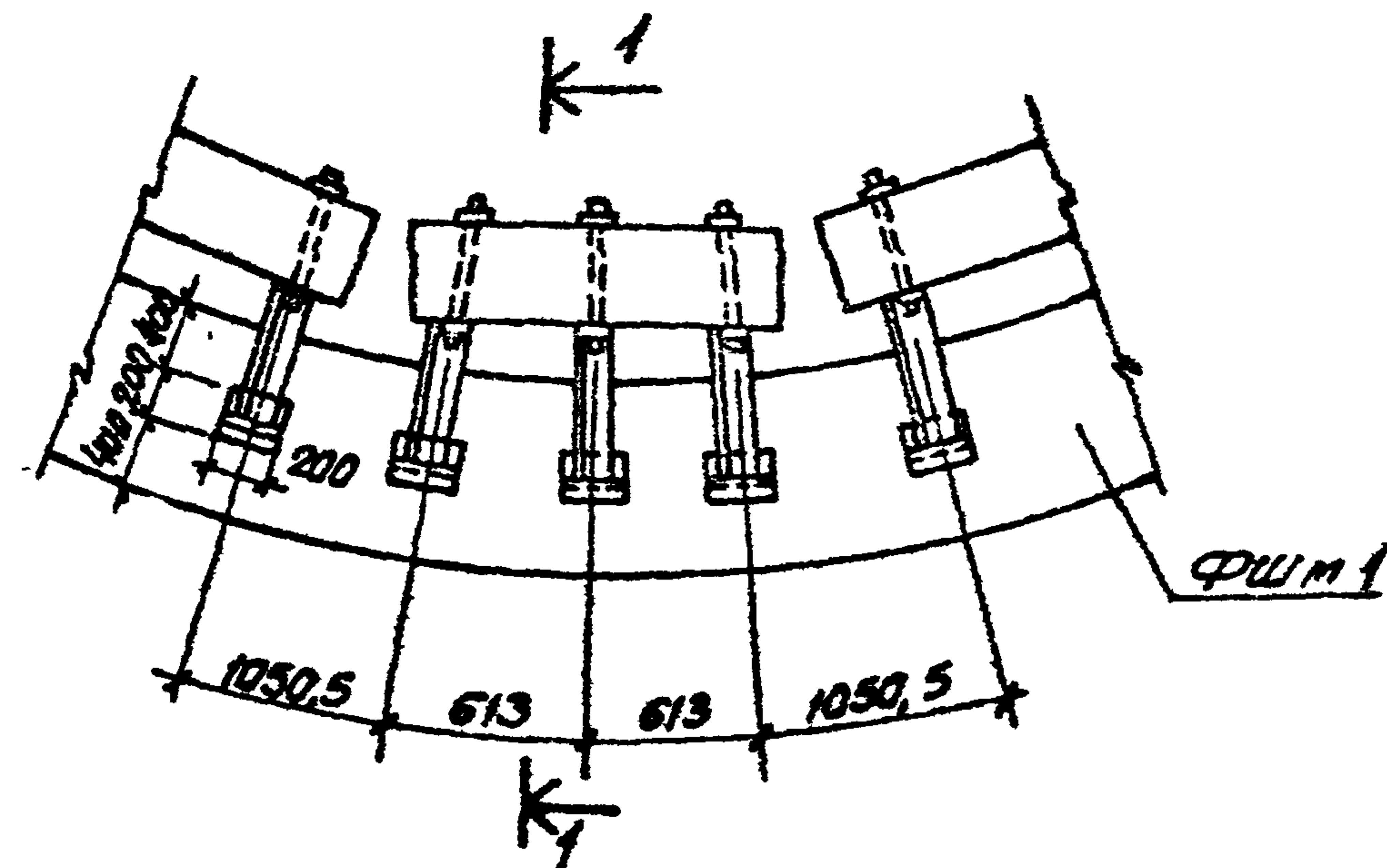


ТП 902 -1-ВНВН-73

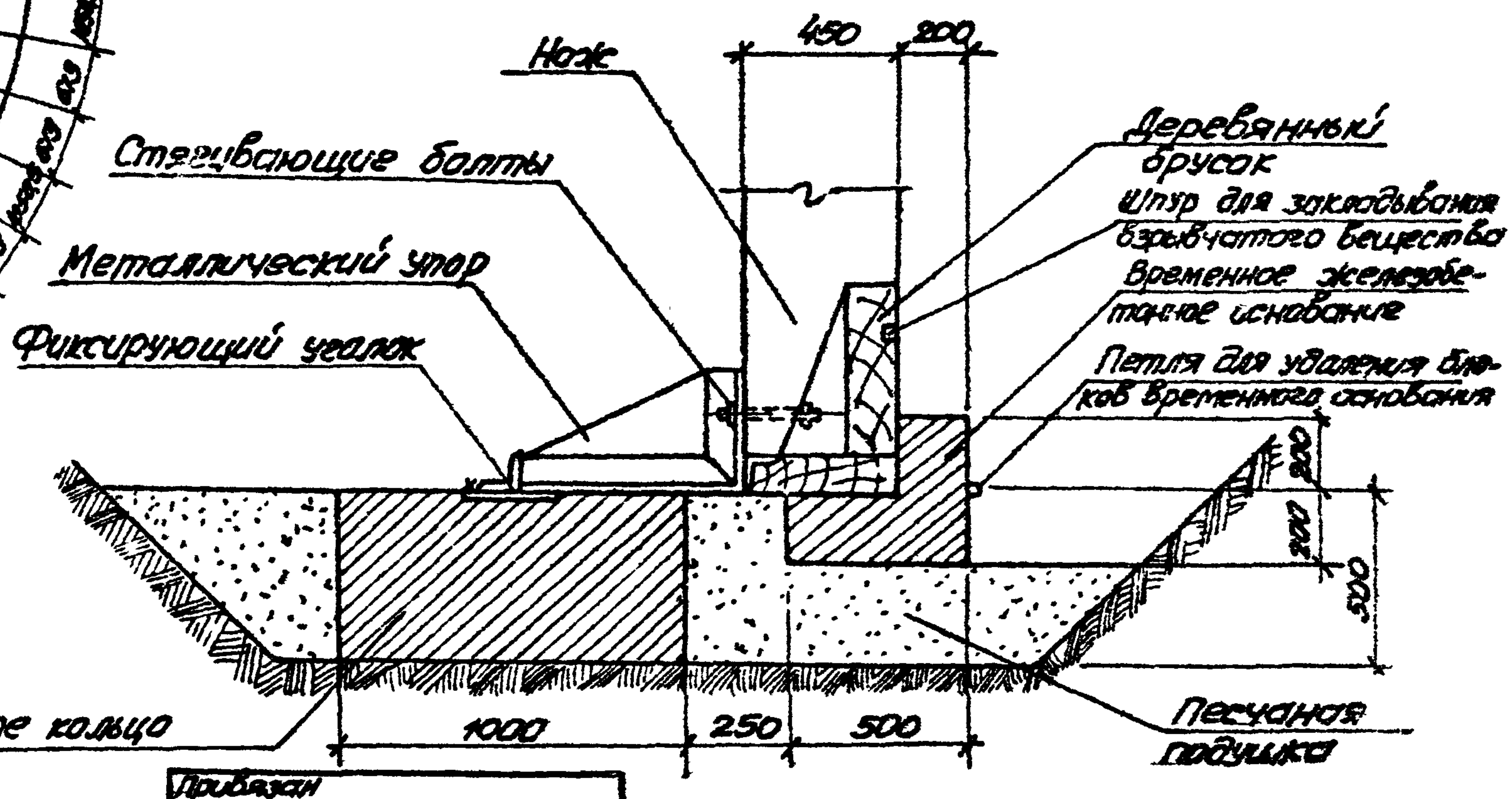
Схема расположения опорных
блоков и форшахты при опускном способе



Деталь фиксации колодца
до опускания



Разрез 1-1



Конструкция форшахты и опорных
блоков разработаны в чертежах КЖ.

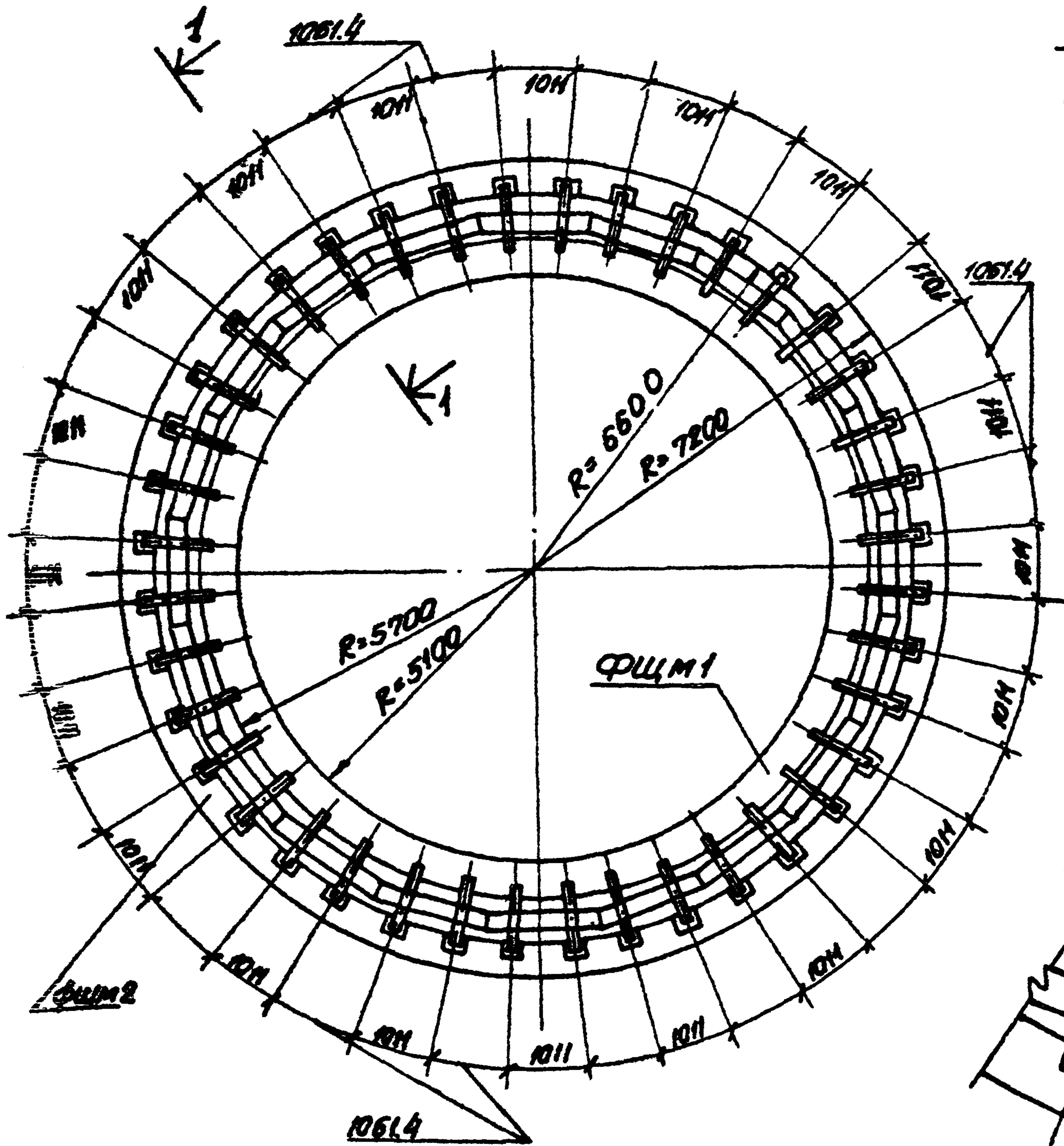
Проблужен			
Лист №			

ТП 902-1-8481-ПЗ

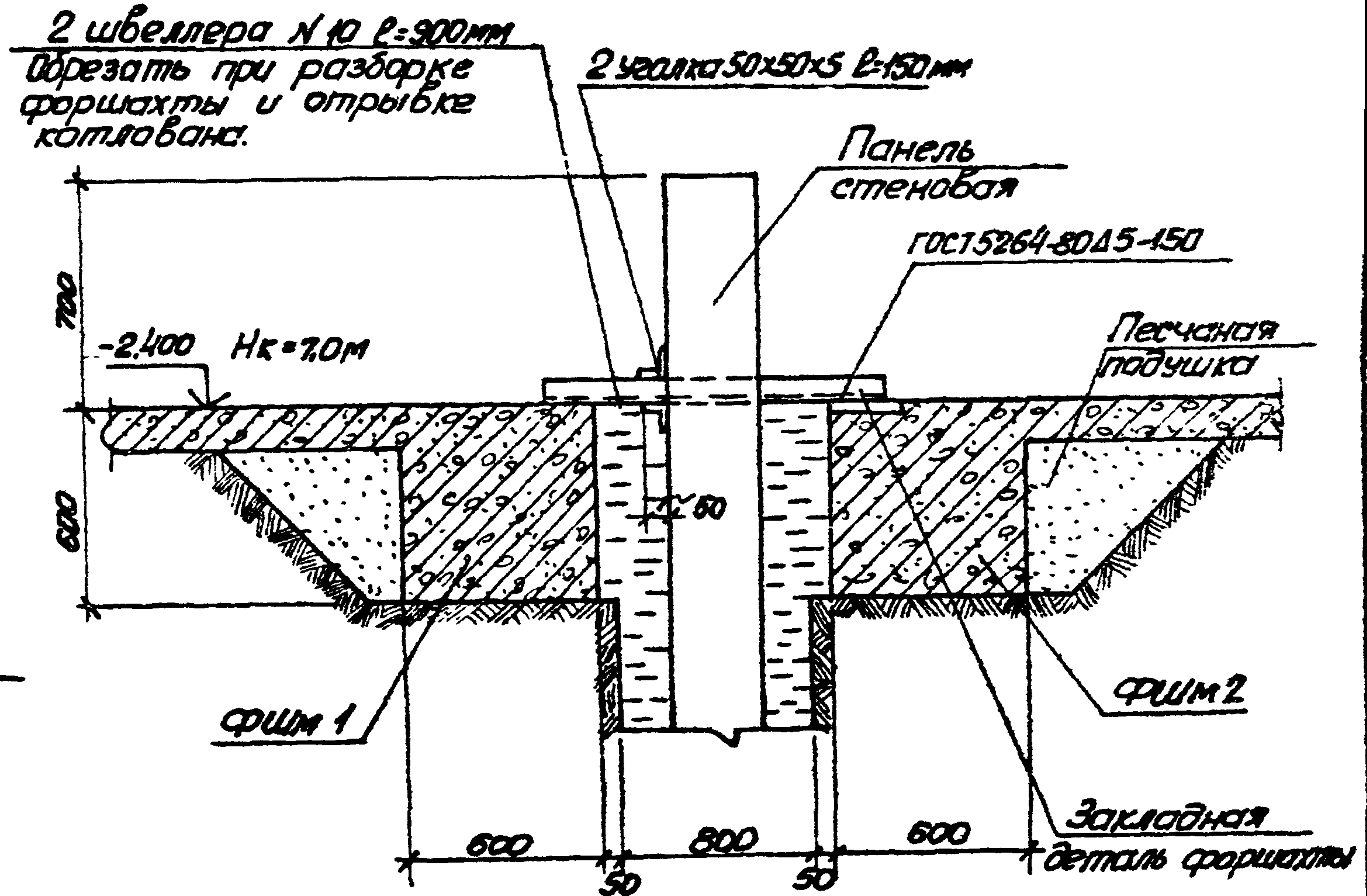
Типовой проект 902-1-8481-ПЗ

Лист №

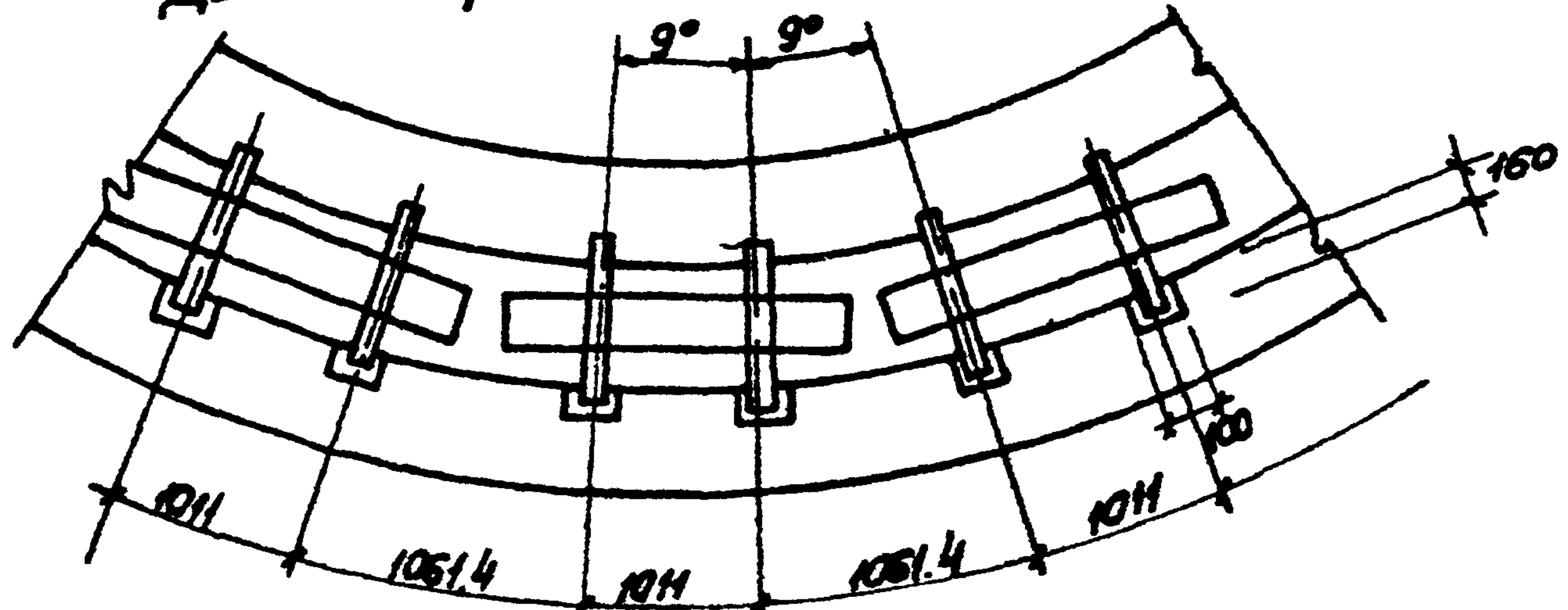
Схема расположения формоукладки при строительстве методом "Стена в грунте".



Разрез 1-1



Деталь фиксации колоды после опускания



Приказ			
Указ №			

ТТ 902-1-8101-173

Типовой проект 902-1-8101-173

Указ. N подл. Типовых и других чертежей

Ведомость основных объемов строительных, монтажных и специальных работ

№№ п/п	Наименование работ	ед. изм.	Открытый способ						Опускной способ				Стена в грунте Hк=70м
			Монолитный вариант				Сборно-монолитный вариант		Сборно-монолитный вариант				
			4,0м		5,5м	7,0м	4,0м		5,5м	5,5м	7,0м		
			сухой грунт	мокрый грунт	сухой грунт	сухой грунт	сухой грунт	мокрый грунт	сухой грунт	мокрый грунт	сухой грунт	мокрый грунт	
1	Земляные работы												
	Вывозка	м ³	4865	7151	7248	8242	4802	7151	7248	1444	1630	1630	2314
	Насыпь	м ³	3830	6064	6014	6946	3767	6064	6014	111	268	268	963
	Разработка грунта		7660	19279	19276	22134	12335	19279	19976	1666	2166	2166	4240
2	Устройство бетонных конструкций	м ³	77,0	77,0	77,0	77,0	77,0	77,0	77,0	77,0	77,0	77,0	77,0
3	Устройство монолитных железобетонных конструкций	м ³	240	247	265	269,5	146	146	152	162	198	198	172,4
4	Монтаж сборных железобетонных конструкций	м ³	34,4	34,4	34,4	34,4	117,7	117,7	133,5	130,6	140,6	140,6	132,8
5	Кирпичная кладка	м ³	158	158	158	158	158	158	158	158	158	158	158
6	Отделочные работы	м ²	990	990	1084	1153	1021	1021	1088	1088	1138	1138	1115
7	Трудозатраты	чет.-ч	11567	13022	12756	13351	10165	11050	11190	10758	10714	11214	12407
8	Продолжительность строительства	дн.	150	182	203	276	141	176	182	190	222	232	293

Примечание			
Итого №			

ТТ1902-1-848Н13

Альбом 1

Типовой проект 902-1-848Н-13

Отпечатано
в Новосибирском филиале ЦИТП
630064 г. Новосибирск, пр. Карла Маркса 1
выдано в печать 22^я XII 1984г.
Заказ Т-1921 Тираж _____