

Сәулет, қала құрылысы және құрылыс
саласындағы мемлекеттік нормативтер
ҚАЗАҚСТАН РЕСПУБЛИКАСЫНЫҢ ЕРЕЖЕЛЕР ЖИНАҒЫ

Государственные нормативы в области
архитектуры, градостроительства и строительства
СВОД ПРАВИЛ РЕСПУБЛИКИ КАЗАХСТАН

**КӨЛДЕНЕҢ БАҒЫТТАЛҒАН БҰРҒЫЛАУ
АРҚЫЛЫ ИНЖЕНЕРЛІК
КОММУНИКАЦИЯЛАРДЫ ТӨСЕУ**

**ПРОКЛАДКА ИНЖЕНЕРНЫХ
КОММУНИКАЦИЙ ГОРИЗОНТАЛЬНО-
НАПРАВЛЕННЫМ БУРЕНИЕМ**

**ҚР ЕЖ 1.02-122-2020
СП РК 1.02-122-2020**

Қазақстан Республикасы Индустрия және инфрақұрылымдық даму
министрлігінің Құрылыс және тұрғын үй-коммуналдық
шаруашылық істері комитеті

Комитет по делам строительства и жилищно-коммунального
хозяйства Министерства индустрии и инфраструктурного развития
Республики Казахстан

Нур-Султан 2020

АЛҒЫ СӨЗ

- 1. ӘЗІРЛЕГЕН:** «ҚазҚСҒЗИ» АҚ ЕЖ 341.1325800.2017 «Жерасты инженерлік коммуникациялар. Көлденең бағытталған бұрғылау арқылы төсеу» негізінде
- 2. ҰСЫНҒАН:** Қазақстан Республикасы Индустрия және инфрақұрылымдық даму министрлігі Құрылыс және тұрғын үй-коммуналдық шаруашылық істері комитетінің Техникалық реттеу және нормалау басқармасы
- 3. БЕКІТІЛГЕН ЖӘНЕ ҚОЛДАНЫСҚА ЕНГІЗІЛГЕН:** Қазақстан Республикасы Индустрия және инфрақұрылымдық даму министрлігі Құрылыс және тұрғын үй-коммуналдық шаруашылық істері комитетінің 2020 жылғы 20 желтоқсандағы № 191-НҚ бұйрығымен 2021 жылғы 1 қаңтардан бастап

ПРЕДИСЛОВИЕ

- 1. РАЗРАБОТАН:** АО «КазНИИСА» на основе СП 341.1325800.2017 «Подземные инженерные коммуникации. Прокладка горизонтальным направленным бурением»
- 2. ПРЕДСТАВЛЕН:** Управлением технического регулирования и нормирования Комитета по делам строительства и жилищно-коммунального хозяйства Министерства индустрии и инфраструктурного развития Республики Казахстан
- 3. УТВЕРЖДЕН И ВВЕДЕН В ДЕЙСТВИЕ:** Приказом Комитета по делам строительства, жилищно-коммунального хозяйства Министерства индустрии и инфраструктурного развития Республики Казахстан от 20 декабря 2020 года № 191-НҚ с 1 января 2021 года

Осы мемлекеттік нормативті Қазақстан Республикасының сәулет, қала құрылысы және құрылыс істері жөніндегі уәкілетті мемлекеттік органының рұқсатысыз ресми басылым ретінде толық немесе ішінара қайта басуға, көбейтуге және таратуға болмайды.

Настоящий государственный норматив не может быть полностью или частично воспроизведен, тиражирован и распространен в качестве официального издания без разрешения уполномоченного государственного органа по делам архитектуры, градостроительства и строительства Республики Казахстан.

СОДЕРЖАНИЕ

СОДЕРЖАНИЕ	III
ВВЕДЕНИЕ	V
1 ОБЛАСТЬ ПРИМЕНЕНИЯ.....	1
2 НОРМАТИВНЫЕ ССЫЛКИ	1
3 ТЕРМИНЫ, ОПРЕДЕЛЕНИЯ,	4
ОБОЗНАЧЕНИЯ И СОКРАЩЕНИЯ	4
4 ОБЩИЕ ПОЛОЖЕНИЯ	6
5 ОСОБЕННОСТИ ИНЖЕНЕРНЫХ ИЗЫСКАНИЙ И ПРОЕКТИРОВАНИЯ	7
5.1 Общие положения	7
5.2 Инженерно-геодезические изыскания	8
5.3 Инженерно-геологические изыскания	8
5.4 Инженерно-гидрометеорологические изыскания	9
5.5 Инженерно-экологические и инженерно-геотехнические изыскания	10
5.6 Проектирование перехода	10
5.6.1 Общие требования к проектированию	10
5.6.2 Проектирование трассы перехода	12
5.7 Пересечения и приближения трассы к существующим объектам, защитные футляры	17
5.8 Трасса ГНБ на территории аэродромов	17
5.9 Трасса ГНБ в охранной зоне метрополитена	18
5.10 Проектирование переходов кабельных линий	19
6 ПРОИЗВОДСТВО И ПРИЕМКА РАБОТ.....	22
6.1 Организационно-техническая подготовка	22
6.2 Требования к проекту производства работ	22
6.3 Подготовительные работы и обустройство стройплощадок	24
6.4 Дополнительные мероприятия по обеспечению производства работ в сложных инженерно-геологических условиях	25
6.5 Бурение пилотной скважины	27
6.6 Расширение скважины	29
6.7 Сборка трубопровода и организация технологического изгиба для подачи в грунт	32
6.8 Протягивание трубопровода	34
6.9 Завершающие работы	36
6.10 Особенности производства работ в холодный период года	37
6.11 Буровые растворы	37
6.12 Особенности прокладки подводных переходов	41
6.13 Контроль выполнения и приемка работ	42
7 ТЕХНИКА БЕЗОПАСНОСТИ И ОХРАНА ОКРУЖАЮЩЕЙ СРЕДЫ	47
7.1 Техника безопасности при выполнении работ	47
7.2 Охрана окружающей среды	48
Приложение А (информационное) Оборудование для производства работ	51
Приложение Б (обязательное).....	59
Задание на проектирование закрытого перехода, сооружаемого методом горизонтального направленного бурения	59

ҚР ЕЖ 1.02-122-2020

СП РК 1.02-122-2020

Приложение В (<i>обязательное</i>) Снижение рисков проблемных технологических и аварийных ситуаций при прокладке коммуникаций методом горизонтального направленного бурения.....	61
Приложение Г (<i>обязательное</i>)_Области применения и расчет протягиваемых труб	64
Приложение Д (<i>информационное</i>) Составы типовых комплексов оборудования и производственной бригады	67
Приложение Е (<i>информационное</i>) Типовые характеристики защитного композитного покрытия	70
Приложение Ж (<i>информационное</i>) Допуски по усилиям протягивания полиэтиленовых труб 73	
Приложение И (<i>обязательное</i>)_Расчет необходимого объема и количества компонентов бурового раствора	74
Приложение К (<i>обязательное</i>)	79
Требования к бентонитам, применяемым при горизонтально-направленном бурении	79
Приложение Л Составы бурового раствора на основе модифицированного бентонита	80
Библиография.....	81

ВВЕДЕНИЕ

Настоящий свод правил является одним из нормативных документов доказательной базы Технического регламента «Требования к безопасности зданий и сооружений, строительных материалов и изделий» применительно к прокладке инженерных коммуникаций.

Настоящий свод правил разработан с целью развития и обеспечения обязательных требований, заложенных в строительных нормах, и описывает приемлемые решения проектирования. При прокладке инженерных коммуникаций, кроме требований настоящих правил, следует выполнять требования соответствующих сводов правил, учитывающих специфику этих коммуникаций.

Настоящий свод правил вводится в действие для применения на добровольной основе как нормативный документ Республики Казахстан.

ҚР ЕЖ 1.02-122-2020

СП РК 1.02-122-2020

ДҒЯ ЗАМЕТОК

ҚАЗАҚСТАН РЕСПУБЛИКАСЫНЫҢ ЕРЕЖЕЛЕР ЖИНАҒЫ
СВОД ПРАВИЛ РЕСПУБЛИКИ КАЗАХСТАН

**ПРОКЛАДКА ИНЖЕНЕРНЫХ КОММУНИКАЦИЙ ГОРИЗОНТАЛЬНО-
НАПРАВЛЕННЫМ БУРЕНИЕМ**

**LAYING OF ENGINEERING COMMUNICATIONS BY HORIZONTAL
DIRECTIONAL DRILLING**

Дата введения – 202Х–ХХ–ХХ

1 ОБЛАСТЬ ПРИМЕНЕНИЯ

1.1 Настоящий свод правил распространяется на проектирование, производство, контроль качества и приемку работ по прокладке горизонтально-направленным бурением (ГНБ) закрытых подземных переходов инженерных коммуникаций различного назначения при строительстве и реконструкции следующих объектов:

- наружных сетей водоснабжения, водоотведения;
- тепловых сетей;
- кабельных линий электроснабжения, связи и телекоммуникаций;
- сетей газораспределения на территориях населенных пунктов, промышленных предприятий и межпоселковых;
- технологических трубопроводов;
- пересечениях вышеперечисленными коммуникациями естественных и искусственных преград, включая: водные преграды (реки, ручьи, водохранилища, каналы и т.п.), холмы и овраги, лесные и парковые массивы; железные и автомобильные дороги, трамвайные пути, линии метрополитена, территории аэродромов.

Примечание - Оборудование и технология ГНБ могут также применяться для ремонта, очистки и замены водопроводных и канализационных труб, устройства геотермальных или водозаборных скважин, самотечных трубопроводов, горизонтальных скважин для очистки загрязненных территорий, вспомогательных скважин для извлечения из грунта существующих трубопроводов.

1.2 Настоящий свод правил не распространяется на прокладку методом ГНБ новых, реконструируемых и капитально ремонтируемых трубопроводов и ответвлений от них, проектирование которых выполняется в соответствии с СП РК 3.05-101.

1.3 Настоящий свод правил предназначен для применения при проектировании и строительстве закрытых подземных переходов инженерных коммуникаций по 1.1 методом ГНБ совместно с СН РК 4.01-03, СП РК 4.01-103, СНиП РК 4.01-02, МСН 4.02-02, СН РК 4.02-04, СП РК 4.02-104, СН РК 4.03-01, СП РК 4.03-101, ГОСТ ISO 2531, содержащими обязательные требования ко всем сооружениям и элементам строящихся и реконструируемых инженерных сетей.

2 НОРМАТИВНЫЕ ССЫЛКИ

В настоящем своде правил использованы ссылки на следующие нормативные правовые акты и нормативно-технические документы:

Технический регламент «Требования к безопасности зданий и сооружений,

строительных материалов и изделий», утвержденный Постановлением Правительства Республики Казахстан от 17 ноября 2010 года № 1202.

Санитарные правила «Санитарно-эпидемиологические требования к водоисточникам, местам водозабора для хозяйственно-питьевых целей, хозяйственно-питьевому водоснабжению и местам культурно-бытового водопользования и безопасности водных объектов», утвержденные Приказом Министра национальной экономики Республики Казахстан от 16 марта 2015 года № 209.

Санитарные правила «Санитарно-эпидемиологические требования по установлению санитарно-защитной зоны производственных объектов», утвержденные Приказом Министра национальной экономики Республики Казахстан от 20 марта 2015 года № 237.

Санитарные правила «Санитарно-эпидемиологические требования к условиям труда и бытового обслуживания при строительстве, реконструкции, ремонте и вводе, эксплуатации объектов строительства», утвержденные Приказом Министра национальной экономики Республики Казахстан от 28 февраля 2015 года № 177.

Правила устройства электроустановок (ПУЭ), утвержденные приказом Министра энергетики Республики Казахстан от 20 марта 2015 года № 230.

МСН 4.02-02-2004 Тепловые сети.

СН 527-80 Инструкция по проектированию технологических стальных трубопроводов Ру до 10 МПа.

СН РК 1.02-03-2011* Порядок разработки, согласования, утверждения и состав проектной документации на строительство.

СН РК 1.03-00-2011* Строительное производство. Организация строительства предприятий, зданий и сооружений.

СН РК 1.03-03-2018 Геодезические работы в строительстве.

СН РК 3.01-01-2013 Градостроительство. Планировка и застройка городских и сельских населенных пунктов.

СН РК 3.01-03-2011 Генеральные планы промышленных предприятий.

СН РК 3.03-01-2013 Автомобильные дороги.

СН РК 3.03-14-2014 Железные дороги.

СН РК 3.03-17-2013 Метрополитены.

СН РК 3.03-19-2013 Аэродромы.

СН РК 4.01-03-2013* Водоотведение. Наружные сети и сооружения.

СН РК 4.02-04-2013 Тепловые сети.

СН РК 4.03-01-2011 Газораспределительные системы.

СН РК 5.01-01-2013 Земляные сооружения, основания и фундаменты.

СН РК 5.01-02-2013 Основания зданий и сооружений.

СП РК 1.02-102-2014 Инженерно-геологические изыскания для строительства.

СП РК 1.02-105-2014 Инженерные изыскания для строительства. Основные положения.

СП РК 1.03-103-2013* Геодезические работы в строительстве.

СП РК 3.01-101-2013* Градостроительство. Планировка и застройка городских и сельских населенных пунктов.

СП РК 3.01-103-2012* Генеральные планы промышленных предприятий.

СП РК 3.03-101-2013* Автомобильные дороги.

СП РК 3.03-114-2014 Железные дороги.

СП РК 3.03-117-2013* Метрополитены.

СП РК 3.03-119-2013 Аэродромы.

СП РК 3.05-103-2014 Технологическое оборудование и технологические трубопроводы.

- СП РК 4.01-103-2013* Наружные сети и сооружения водоснабжения и канализации.
- СП РК 4.01-14-2005 Проектирование и монтаж подземных трубопроводов водоснабжения с использованием труб из высокопрочного чугуна с шаровидным графитом.
- СП РК 4.02-104-2013* Тепловые сети.
- СП РК 4.03-101-2013* Газораспределительные системы.
- СП РК 5.01-101-2013 Земляные сооружения, основания и фундаменты.
- СП РК 5.01-102-2013* Основания зданий и сооружений.
- СНиП РК 4.01-02-2009* Водоснабжение. Наружные сети и сооружения.
- ВСН 440-83 Инструкция по монтажу технологических трубопроводов из пластмассовых труб.
- Методический документ РК «Авторский надзор за строительством зданий и сооружений».
- ГОСТ 9.602-2016 Единая система защиты от коррозии и старения. Сооружения подземные. Общие требования к защите от коррозии.
- ГОСТ ISO 2531-2012 Трубы, фитинги, арматура и их соединения из чугуна с шаровидным графитом для водо- и газоснабжения. Технические условия.
- ГОСТ ISO 3183-2015 Трубы стальные для трубопроводов нефтяной и газовой промышленности. Общие технические условия.
- ГОСТ 5180-2015 Грунты. Методы лабораторного определения физических характеристик.
- ГОСТ 6996-66 Сварные соединения. Методы определения механических свойств.
- ГОСТ 7512-82 Контроль неразрушающий. Соединения сварные. Радиографический метод.
- ГОСТ 10060-2012 Бетоны. Методы определения морозостойкости.
- ГОСТ 12248-2010 Грунты. Методы лабораторного определения характеристик прочности и деформируемости.
- ГОСТ 12536-2014 Грунты. Методы лабораторного определения гранулометрического (зернового) и микроагрегатного состава.
- ГОСТ 18599-2001 Трубы напорные из полиэтилена. Технические условия.
- ГОСТ 20276-2012 Грунты. Методы полевого определения характеристик прочности и деформируемости.
- ГОСТ 23732-2011 Вода для бетонов и строительных растворов. Технические условия.
- ГОСТ 25100-2011 Грунты. Классификация.
- ГОСТ 25358-2012 Грунты. Метод полевого определения температуры.
- ГОСТ 30416-2012 Грунты. Лабораторные испытания. Общие положения.
- ГОСТ 30672-2012 Грунты. Полевые испытания. Общие положения.
- ГОСТ 30732-2006 Трубы и фасонные изделия стальные с тепловой изоляцией из пенополиуретана с защитной оболочкой. Технические условия.
- ГОСТ 31447-2012 Трубы стальные сварные для магистральных газопроводов, нефтепроводов и нефтепродуктопроводов. Технические условия.
- ГОСТ 33213-2014 Контроль параметров буровых растворов в промысловых условиях. Растворы на водной основе.
- ГОСТ Р 55724-2013 Контроль неразрушающий. Соединения сварные. Методы ультразвуковые (действует в соответствии с техническим регламентом Евразийского экономического союза ТР ЕАЭС 038/2016 «О безопасности аттракционов»).
- СТ РК ГОСТ Р 50838-2011 Трубы из полиэтилена для газопроводов. Технические условия.

СТ РК ГОСТ Р 51164-2005 Трубопроводы стальные магистральные. Общие требования к защите от коррозии.

Примечание – При пользовании целесообразно проверить действие ссылочных документов по информационным каталогам "Перечень нормативных правовых актов и нормативных технических документов в сфере архитектуры, градостроительства и строительства, действующих на территории Республики Казахстан", "Указателю нормативных документов по стандартизации Республики Казахстан" и "Указателю межгосударственных нормативных документов по стандартизации Республики Казахстан", составляемым ежегодно по состоянию на текущий год и соответствующим ежемесячно издаваемым информационным бюллетеням – журналам и информационным указателям стандартов, опубликованным в текущем году. Если ссылочный документ заменен (изменен), то при пользовании настоящим нормативом следует руководствоваться замененным (измененным) документом. Если ссылочный документ отменен без замены, то положение, в котором дана ссылка на него, применяется в части, не затрагивающей эту ссылку.

3 ТЕРМИНЫ, ОПРЕДЕЛЕНИЯ, ОБОЗНАЧЕНИЯ И СОКРАЩЕНИЯ

В настоящем своде правил применяются следующие термины с соответствующими определениями:

3.1 **Азимут скважины:** Угол между горизонтальной проекцией оси пилотной скважины и направлением юг-север, измеряемый по часовой стрелке.

3.2 **Бентонит:** Коллоидная глина, состоящая в основном из минералов группы монтмориллонита с выраженными сорбционными свойствами и высокой пластичностью.

Примечание – При производстве работ методом ГНБ бентонит применяется в виде глинопорошка.

3.3 **Буровая головка (пионер):** Передовой бур со сменными насадками.

3.4 **Буровой канал:** Расширенная буровая скважина для протягивания трубопровода.

3.5 **Буровой раствор:** Многокомпонентная дисперсная, как правило, бентонитовая жидкостная суспензия, применяемая при бурении пилотной скважины, последовательных расширениях и протягивании трубопровода.

3.6 **Буровой шлам:** Разбуренная порода, смешанная с отработанным буровым раствором и выносимая из забоя скважины.

3.7 **Вертлюг:** Шарнирное соединительное звено, предотвращающее передачу вращения от буровой колонны к протягиваемому трубопроводу.

3.8 **Высокопрочный чугун с шаровидным графитом; ВЧШГ:** Тип чугуна, в котором графит присутствует преимущественно в шаровидной форме.

3.9 **Горизонтально-направленное бурение:** Многоэтапная технология бестраншейной прокладки подземных инженерных коммуникаций при помощи специализированных мобильных буровых установок, позволяющая вести управляемую проходку по прямолинейной и криволинейной траектории, расширять скважину, протягивать трубопровод.

Примечание – Бурение ведется под контролем систем радиолокации и с использованием буровых растворов.

3.10 **Диаметр расширения:** Максимальный диаметр бурового канала, создаваемого при расширении пилотной скважины.

3.11 Закрытый подземный переход; ЗП: Линейный участок инженерной коммуникации, состоящий из одной или нескольких ниток трубопровода, прокладываемый бестраншейным способом под различными препятствиями и ограниченными точками входа и выхода пилотной скважины.

3.12 Забой скважины: Находящаяся в бурении часть скважины.

3.13 Забойный двигатель: Устройство в составе буровой колонны, преобразующее, как правило, гидравлическую энергию потока бурового раствора в механическую работу (вращательную или ударную) породоразрушающего инструмента.

Примечание – Применяются забойные двигатели вращательного (турбобур, винтовой забойный двигатель) и ударного типов (гидро- и пневмоударник).

3.14 Защитный футляр: Элемент конструкции трубопровода, защищающий его от внешних воздействий и повреждений на участках перехода под железными и автомобильными дорогами, существующими коммуникациями, зданиями и сооружениями, а также для прокладки электрических кабелей, кабелей связи, сигнальных кабелей.

Примечание – Наличие защитного футляра позволяет выполнять ремонт коммуникаций без вскрытия поверхности земли.

3.15 Защитное композитное покрытие: Многослойная система защиты труб и трубок от механических повреждений и коррозии, состоящая из наружной оболочки (стальная, стальная оцинкованная, металлополимерная, полиэтиленовая) и закаченного под давлением между продуктовой трубой и оболочкой промежуточного слоя твердеющего цементно-полимерно-песчаного раствора, армированного полимерной фиброй или стальным каркасом (сеткой).

3.16 Калибровка: Дополнительное укрепление и уплотнение стенок и проверка готовности бурового канала к протягиванию трубопровода, путем пропуска калибра.

3.17 Колонна буровых штанг (буровая колонна): Ряд последовательно собираемых, по мере проходки, буровых штанг, оснащенный необходимыми приспособлениями и применяемый для передачи крутящего момента и тягового усилия от опорной рамы буровой установки к буровой головке, расширителю, протягиваемому трубопроводу, подачи бурового раствора к буровому инструменту.

3.18 Насадка буровой головки (лопатка): Сменный буровой инструмент, обеспечивающий разрушение, оптимальный угол резания грунта и траекторию проходки.

Примечание – Подбирается в зависимости от типа проходимого грунта.

3.19 Пакет труб: Два и более трубопровода, предназначенные к одновременной прокладке в одну скважину закрытого подземного перехода.

3.20 Пилотная скважина: Направляющая скважина, бурение которой осуществляется в первую очередь.

3.21 Подводный переход: Закрытый подземный переход, пересекающий водную преграду от точки входа до точки выхода на поверхность.

3.22 Приближение скважины: Минимально допустимое расстояние в свету между буровым каналом и пересекаемым (прилегающим к трассе ЗП) объектом.

3.23 Расширение скважины: Технологический процесс увеличения первоначального диаметра пилотной скважины с помощью расширителя.

3.24 Регенерация бурового раствора: Очистка и обогащение раствора, обеспечивающие его повторное применение.

3.25 Риски при ГНБ: Возможность возникновения непредвиденных и аварийных ситуаций в процессе прокладки коммуникаций методом ГНБ, приводящих к срыву плановых сроков и удорожанию работ, повреждению технологического оборудования, ущербу здоровью технического персонала и других лиц, негативным воздействиям на окружающую среду.

Примечание – Риски возникают вследствие: недостаточного объема и недостоверности инженерных изысканий, ошибок при проектировании трассы и конструкции трубопровода, неправильного подбора оборудования, влияния активных и пассивных помех работе системы локации, нарушения технологии работ.

3.26 Система локации: Измерительная система, позволяющая определять и контролировать положения буровой головки и другие характеристики технологического процесса проходки пилотной скважины.

3.27 Ситуационно-топографические условия: Совокупность факторов природного и искусственного происхождения, определяющих положение трассы ЗП и организационно-технические решения по производству работ.

3.28 Створ перехода: Плановое положение и вертикальная плоскость, соответствующие проектной оси подземного перехода.

3.29 Трасса перехода: Положение оси линейной коммуникации (трубопровода, кабеля и др.), отвечающее ее проектному положению на местности.

3.30 Точка входа/выхода: Планово-высотное положение начала/завершения бурения пилотной скважины.

3.31 Угол входа/выхода скважины (здесь): Угол между осью пилотной скважины в точке входа/выхода и линией горизонта.

В настоящем своде правил применены следующие обозначения и сокращения:

ГНБ - горизонтальное направленное бурение;
 ЗП - закрытый переход (подземный);
 ЗКП - защитное композитное покрытие;
 НД - нормативный документ;
 НВД - насос высокого давления (для подачи бурового раствора);
 ПВХ - поливинилхлорид;
 ПОС - проект организации строительства;
 ППР - проект производства работ (по закрытому переходу инженерных коммуникаций методом ГНБ);
 ППУ - пенополиуретан;
 ПЭ - полиэтилен;
 СПО - спуско-подъемные операции (буровой колонны и трубопровода);
 SDR - стандартное размерное отношение наружного диаметра трубы к толщине стенки.

4 ОБЩИЕ ПОЛОЖЕНИЯ

4.1 Метод ГНБ для прокладки подземных инженерных коммуникаций применяется в следующих случаях:

- техническая невозможность или наличие официальных запретов местных исполнительных органов, уполномоченных организаций и землепользователей на прокладку инженерных сетей траншейным способом;
- необходимость обеспечения сохранности существующих элементов инфраструктуры и окружающей среды в границах проектируемого линейного объекта;
- при соответствующем технико-экономическом обосновании.

4.2 Для каждого конкретного объекта и условий строительства применение метода ГНБ обосновывается технико-экономическими расчетами, путем сравнения возможных вариантов прокладки. В составе расчетов для траншейного способа необходимо

учитывать ожидаемые стоимостные и временные затраты по перекладке существующих коммуникаций, перекрытию или ограничению движения на автомобильных и железных дорогах, предотвращению негативного влияния разработки котлованов и траншей на окружающую застройку и природную среду.

4.3 Конструктивно-технологические решения по прокладке инженерных коммуникаций методом ГНБ обеспечивают проведение работ в подземном пространстве без вскрытия дневной поверхности. Минимальные объемы земляных работ могут предусматриваться в пределах строительных площадок на точках входа или выхода (небольшие котлованы, шурфы, приямки для сбора бурового раствора).

4.4 Метод ГНБ применяется, как правило, в дисперсных несвязных (пески) и связных (супеси, суглинки, глины) грунтах, в пластичномерзлых и твердомерзлых грунтах по ГОСТ 25100, в которых с помощью бурового тиксотропного раствора обеспечивается устойчивость стенок скважины.

4.5 К сложным геологическим условиям, в которых применение метода ГНБ затруднено или невозможно, относятся: подземные воды с большим напором, глинистые грунты текучей консистенции, плывуны, валунные и гравийно-галечниковые грунты, грунты с включениями искусственного происхождения (обломки железобетонных плит, отходы металлургического производства и т.п.), неустойчивые площадки (карст, оползни, подрабатываемые территории).

4.6 Для обеспечения возможности применения метода ГНБ в сложных геологических условиях (п.4.5) следует предусматривать выполнение дополнительных мероприятий (п.6.4), использование соответствующего оборудования и бурового инструмента (буровые перфораторы, забойные двигатели, специальные высокопрочные буровые коронки и др.) по А.3 приложения А.

4.7 Прокладка инженерных коммуникаций методом ГНБ, как правило, осуществляется в три этапа:

- направленное бурение пилотной скважины по заданной проектом трассе;
- однократное или последовательно-многоэтаповое расширение скважины до образования бурового канала, позволяющего протягивать трубопровод проектного диаметра, при необходимости, калибровка бурового канала (п. 6.6.12);
- протягивание коммуникационного трубопровода (защитного футляра) через буровой канал, как правило, по направлению от точки выхода бура на поверхность к буровой установке.

Примечание - В стесненных условиях направление протягивания определяется возможностью размещения площадки для раскладки и сборки трубопровода.

4.8 При проектировании и строительстве закрытых подземных переходов инженерных коммуникаций методом ГНБ следует соблюдать правила безопасного выполнения работ и охраны окружающей среды в соответствии с разделом 7.

5 ОСОБЕННОСТИ ИНЖЕНЕРНЫХ ИЗЫСКАНИЙ И ПРОЕКТИРОВАНИЯ

5.1 Общие положения

5.1.1 Инженерные изыскания для прокладки подземных коммуникаций методом ГНБ выполняются в соответствии с требованиями СП РК 1.02-105, соответствующих нормативных документов на конкретный вид изысканий и включает инженерно-геодезические, инженерно-геологические, инженерно-гидрометеорологические, инженерно-экологические и инженерно-геотехнические виды изысканий.

Примечание - В городских условиях, как правило, выполняются инженерно-геодезические, инженерно-геологические и инженерно-геотехнические виды изысканий.

5.1.2 Полученные в результате изысканий материалы должны быть достаточными для сравнения возможных вариантов прокладки конкретной инженерной коммуникации в соответствии с п.4.2, принятия решений по проектированию перехода в соответствии с п.5.6, производства работ по разделу 6.

5.1.3 В техническом задании на проведение изысканий необходимо приводить предполагаемые положения точек входа/выхода бура, площадок развертывания катушек трубопровода или раскладки звеньев протягиваемых труб, технологические проезды к точкам входа/выхода, предварительную глубину заложения трубопровода (которая уточняется по результатам изысканий и проектирования).

5.2 Инженерно-геодезические изыскания

5.2.1 Инженерно-геодезические изыскания выполняются в соответствии с СП РК 1.02-105. Требования и правила производства конкретного вида изысканий приведены в СП РК 1.02-105 и СП РК 1.03-103.

5.2.2 Топографическая съемка должна обеспечивать получение необходимых данных о рельефе местности, существующих водоемах, зданиях и сооружениях (наземных и подземных), других ситуационных материалов по предполагаемой трассе и строительным площадкам для обеспечения проектирования и проведения работ.

5.2.3 Трассировочные работы должны обеспечивать предварительный выбор вариантов трассы, подготовку продольного профиля по створу перехода и поперечных профилей пересечений существующих объектов.

5.2.4 Створ участка перехода ГНБ трассируется камерально. Полевое трассирование выполняется на участках прокладки открытым способом (в траншее, наземно, надземно) при необходимости проектирования таких участков.

5.3 Инженерно-геологические изыскания

5.3.1 Инженерно-геологические изыскания выполняются в соответствии с СП РК 1.02-105 для построения продольного профиля трассы скважины ГНБ, выбора бурового оборудования и состава бурового раствора, определения проницаемости грунтов по длине перехода и возможности просачивания бурового раствора при бурении скважины.

Отчет по инженерно-геологическим изысканиям по профилю перехода и строительным площадкам должен содержать:

- разрезы и буровые колонки с грунтовыми прослойками и напластованиями, мощности слоев и их наклоны;
- положение, количественную и качественную оценки элементов и зон со сложными геологическими условиями по 4.6;
- физико-механические характеристики свойств грунтов по 5.3.10;
- данные об уровнях и режимах подземных вод (с учетом сезонных колебаний).

5.3.2 При пересечении железнодорожных линий и автомобильных дорог минимальные объемы буровых работ при геологических изысканиях должны составлять не менее двух буровых скважин по оси пересечения с каждой стороны железнодорожного земляного полотна или полотна автомобильной дороги, глубиной не менее чем на 3,0 м ниже дна защитного футляра.

5.3.3 Для переходов через широкие водные преграды рекомендуются двухэтапные буровые работы. Вначале, на большом расстоянии друг от друга, пробуриваются

вертикальные разведочные скважины первого этапа. На втором этапе - скважины с меньшим расстоянием одна от другой на наиболее ответственных участках, при этом расстояние между скважинами по закрытому переходу не должно превышать 50 м, а на участках сложного геологического строения и в условиях существующей застройки - 25 м.

5.3.4 Вертикальные разведочные скважины располагают попеременно справа и слева от створа закрытого перехода на максимальном расстоянии 10 м и минимальном расстоянии 5 м от створа перехода. Глубина вертикальной разведочной скважины должна быть не менее чем на 3-5 м ниже проектируемого заглубления дна трубопровода.

5.3.5 В дополнение к вертикальным допускается бурение горизонтальных разведочных скважин методом ГНБ по трассе перехода для уточнения результатов инженерно-геологических изысканий по данным пилотного бурения.

5.3.6 Данные инженерно-геологических изысканий скважины подлежат уточнению по результатам проходки пилотной скважины и должны учитываться при расширении, протягивании, калибровке.

5.3.7 Для предупреждения возможности утечки буровой жидкости при направленном бурении все скважины подлежат ликвидации.

5.3.8 Наряду с проходкой разведочных скважин по 5.3.2-5.3.6 используют результаты полевых испытаний грунтов по ГОСТ 30672, методы геофизических исследований грунтов приведены в СП РК 1.02-102.

5.3.9 В результате лабораторных, полевых и геофизических исследований грунтов должны быть получены их физико-механические характеристики необходимые для разработки проектно-технологических решений, включая:

- категория сложности грунтов согласно приложению А СП РК 1.02-105 – I (простая), II (средняя), III (сложная);
- плотность грунта и его частиц, влажность (по ГОСТ 5180 и ГОСТ 30416);
- коэффициент пористости;
- гранулометрический состав (по ГОСТ 12536) для крупнообломочных грунтов и песков;
- влажность на границах пластичности и текучести, число пластичности и показатель текучести для глинистых грунтов (по ГОСТ 5180);
- угол внутреннего трения, удельное сцепление, модуль деформации и коэффициент поперечной деформации грунтов (по ГОСТ 12248, ГОСТ 20276, ГОСТ 30416 и ГОСТ 30672);
- гранулометрический состав, вид и процентное содержание заполнителя крупнообломочного грунта (по ГОСТ 12536) для крупнообломочных грунтов и песков;
- временное сопротивление при одноосном сжатии в воздушно-сухом и водонасыщенном состоянии, коэффициент выветрелости, показатели размягчаемости и растворимости (по ГОСТ 12248) для скальных грунтов;
- суммарная влажность, суммарная льдистость, льдистость за счет ледяных включений (по ГОСТ 5180, ГОСТ 25100), температура мерзлого грунта (по ГОСТ 25358), температура начала замерзания грунта для мерзлых грунтов.

5.3.10 В соответствии с техническим заданием могут быть определены и другие характеристики грунтов, необходимые для расчетов. Состав лабораторных исследований при необходимости уточняется проектной организацией и указывается в техническом задании на изыскательские работы.

5.4 Инженерно-гидрометеорологические изыскания

5.4.1 Инженерно-гидрометеорологические изыскания выполняются для проектирования и строительства подводных переходов, включая:

- определение горизонта высоких вод заданной обеспеченности (1, 2, 3, 5, 10%) и нанесение на продольный профиль;
- определение межженного уровня водной преграды;
- русловую съемку для прогноза профиля предельного размыва русла и деформаций берегов на расчетный период эксплуатации перехода, но не менее 25 лет, нанесение результатов на продольный профиль;
- определение необходимых гидрологических и климатических характеристик (отсутствие затопления поймы, ледохода, заторов и других неблагоприятных факторов).

5.5 Инженерно-экологические и инженерно-геотехнические изыскания

5.5.1 Инженерно-экологические изыскания выполняются в объемах, установленных СП РК 1.02-105 для проектирования, экспертизы проектов и строительства ЗП через водоемы и водотоки суши, морские акватории, на особо охраняемых природных территориях, в их охранных (буферных) зонах, в местах массового обитания редких и охраняемых растений и животных, в зонах объектов всемирного культурного и природного наследия, водоохраных зонах и прибрежных защитных полосах, санитарно-защитных зонах и др.

5.5.2 Результаты изысканий должны быть достаточными для экологической характеристики состояния местности в зонах предполагаемого размещения строительных буровых и сборочных площадок, по трассе ЗП, для выполнения прогнозной оценки ожидаемого воздействия на окружающую среду работ по методу ГНБ и дальнейшей эксплуатации проложенной коммуникации, а также для разработки необходимых мероприятий по охране окружающей среды в составе проекта строительства.

5.5.3 По результатам изысканий в составе проекта, в случае отсутствия полигонов приема отходов и инертных веществ, определяются возможные места захоронения отработанного бурового раствора в земляных амбарах (п. 6.11.23) для последующей экспертизы и согласования.

5.5.4 Инженерно-геотехнические изыскания выполняются в соответствии с СП 1.02-102.

5.6 Проектирование перехода

5.6.1 Общие требования к проектированию

5.6.1.1 Проект ЗП, сооружаемого методом ГНБ, должен быть составной частью проекта устройства инженерных коммуникаций. Основание для проектирования - задание на разработку проекта ЗП. Форма задания приведена в приложении Б.

5.6.1.2 Разработка проекта ЗП выполняется в соответствии с требованиями:

- задания на проектирование;
- технических условий на прокладываемую коммуникацию, выдаваемых эксплуатирующими организациями;
- нормативных документов на проектирование и прокладку конкретного вида подземной коммуникации.

5.6.1.3 Исходными данными для разработки проекта ЗП являются:

- проект планировки территории;
- результаты инженерных изысканий;
- проект прокладки коммуникации, составной частью которого должен быть ЗП на примыкающих участках;

- требования к характеристикам трубопровода, защитного и антикоррозионного покрытия (для стальных труб);
- ситуационный план М 1:10000, 1:5000, 1:2000 или 1:1000 с нанесенной трассой проектируемой коммуникации;
- сводный план М 1:200, М 1:500 или М 1:1000 проектируемых и существующих инженерных коммуникаций и сооружений;
- действующий инженерно-топографический план М 1:200, М 1:500, М 1:1000.

Примечания

1 Для линейных объектов городов с развитой инженерной инфраструктурой рекомендуется применение инженерно-топографических планов М 1:200.

2 Топографические планы М 1:1000 применяются для трубопроводов, прокладываемых вне населенных пунктов;

- НД эксплуатирующих организаций на проектирование коммуникации;
- задание на проектирование с указанием участков ЗП, диаметра и числа проектируемых труб, состава проекта ЗП;
- продольный профиль по проектируемой коммуникации в горизонтальном масштабе, соответствующем масштабу инженерно-топографического плана и вертикальном масштабе 1:100;
- другие документы в зависимости от конкретных условий строительства.

5.6.1.4 Проектная документация для ЗП должна содержать оптимальные планировочные, конструктивные и технологические решения, обеспечивающие надежность работы подземных инженерных коммуникаций, проложенных методом ГНБ на весь период его эксплуатации.

5.6.1.5 Конструкция сечения ЗП определяется заданием на проектирование и может быть уточнена в составе проекта.

5.6.1.6 При разработке проекта ЗП необходимо учитывать возможные воздействия на окружающую среду, здания и сооружения, существующие коммуникации, риски повреждения трубопровода и защитных покрытий при строительстве, а также риски возникновения непредвиденных и аварийных ситуаций в процессе строительства (приложение В) и предусматривать предварительные меры по минимизации их последствий.

5.6.1.7 Геотехническая оценка влияния прокладки инженерных коммуникаций методом ГНБ на окружающую застройку и пересекаемые линейные сооружения выполняется в соответствии с СП 1.02-102.

5.6.1.8 Проект сооружаемого методом ГНБ закрытого перехода инженерных коммуникаций входит в состав разделов проектной документации на объекты капитального строительства производственного и непроизводственного назначения (раздел «Инженерные сети, системы и оборудование») или в состав разделов проектной документации на линейные объекты.

5.6.1.9 Проект ЗП, в составе разделов проектной документации объекта капитального строительства или линейного объекта, подлежит согласованию в порядке и случаях, предусмотренных законодательством с местными исполнительными органами, органами природопользования, эксплуатирующими и другими профильными организациями в соответствии с типовой формой технического задания на проектирование (приложение Б).

5.6.1.10 Состав и содержание проектной документации для сооружаемого методом ГНБ ЗП должны соответствовать СН РК 1.02-03-2011*.

5.6.1.11 В составе раздела «Мероприятия по охране окружающей среды» должен быть приведен перечень ближайших к объекту полигонов отходов и инертных веществ

для приема отработанного бурового раствора или бурового шлама (п.6.11.24). Выбор полигона и его готовность следует уточнять перед началом строительства.

5.6.2 Проектирование трассы перехода

5.6.2.1 Профиль трассы ЗП выполняемого методом ГНБ от точки забуривания до выхода (входа) на поверхность (в котлован или шурф), в зависимости от ситуационно-топографических и инженерно-геологических условий, может включать прямолинейные и криволинейные участки. Радиусы изгиба криволинейных участков определяются по 5.6.2-11 - 5.6.2.15 и эксплуатационными требованиями для конкретного вида прокладываемой коммуникации. Под пересекаемыми капитальными зданиями и сооружениями следует, как правило, предусматривать прямолинейные участки.

5.6.2.2 При проектировании трассы закрытого перехода необходимо учитывать вид прокладываемой коммуникации, тип и диаметр трубопровода, а также вид применяемого технологического оборудования.

Чертеж продольного профиля должен содержать следующие данные:

- уровни грунта по всей длине пересечения и отметки в соответствующей системе координат;
- уровень грунтовых вод;
- уровень водоема, при необходимости, отметки горизонтов высоких и низких вод;
- углы входа и выхода;
- параметры составляющих участков бурового профиля (длины, радиусы изгиба, углы поворота, заглубление);
- горизонтальную и общую длину закрытого перехода.

Примечание - Длина закрытого перехода определяется длиной трассы бурения между точками входа и выхода и может превосходить длину протягиваемого трубопровода за счет дополнительных технологических интервалов на концах перехода (см. 5.6.2.7);

- допускаемые отклонения точки выхода;
- приближение прокладываемой коммуникации к пересекаемому объекту;
- заглубление в критических зонах (например, под озерами, реками, в точке входа и т.п.).

Примечание - Допускаемые отклонения точки выхода пилотной скважины от проектного створа должны определяться в зависимости от вида прокладываемой коммуникации, длины бурения, инженерно-геологических условий строительства.

5.6.2.3 Трасса скважины для обеспечения необходимого заглубления должна начинаться с прямолинейного участка, наклонного к горизонту под углом входа в грунт. В общем случае после прямолинейного участка должен следовать криволинейный вогнутый участок с расчетным радиусом изгиба, затем прямолинейный (горизонтальный или наклонный) участок до следующей кривой (без нарушения допустимого радиуса изгиба) и так до точки выхода по прямолинейному тангенциальному участку с наклоном под углом выхода к поверхности. Пример построения продольного профиля скважины ГНБ приведен на рисунке 1.

5.6.2.4 Угол входа скважины в грунт, в зависимости от условий строительства, назначения трубопровода, вида труб и применяемого оборудования, как правило, принимается от 7° до 23° , угол выхода скважины на поверхность от 1° до 45° . При определении в проекте углов входа и выхода следует учитывать необходимость устройства технологических шурфов (прямков) или возможность размещения буровой установки в котловане.

5.6.2.5 При построении трассы бурения начальные участки входа и выхода рекомендуется выполнять прямолинейными с целью повышения технологических возможностей реализации профиля ГНБ при производстве работ.

Примечание - Поверхностные слои грунта, как правило, менее плотные, поэтому при проходке трудно выдерживать необходимый радиус изгиба и возможны выходы бурового раствора.

Длины прямолинейных участков на входе и выходе рекомендуется увеличивать с возрастанием глубины залегания плотных связанных грунтов, диаметра бурового канала, жесткости буровой колонны.

5.6.2.6 Выбор положения точек входа и выхода скважины следует осуществлять с учетом существующей застройки, наличия коммуникаций и других подземных сооружений, необходимости поворота прокладываемой коммуникации после ЗП. В местах размещения строительных площадок на точках входа/выхода не должно быть заглубленных сооружений и коммуникаций, пересекающих трассу скважины.

5.6.2.7 При надлежащем обосновании допускается, что общая длина скважины ГНБ (А-С, рисунок 2) может превосходить длину протягиваемого трубопровода (А-В, рисунок 2), за счет проходки вспомогательных технологических интервалов в виде нисходящего начального (В-С, рисунок 2) или восходящего конечного хода.

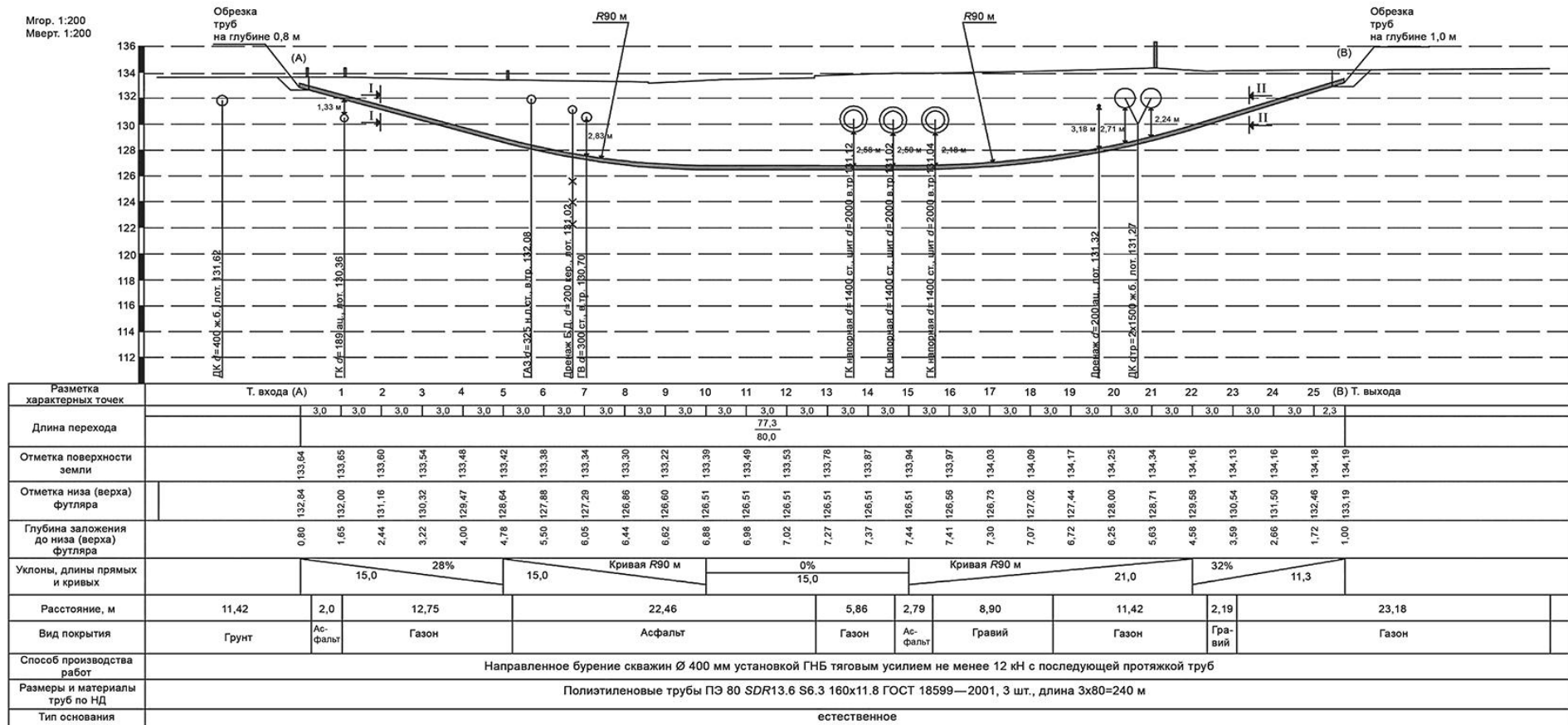
Проходка вспомогательного технологического хода, разработка необходимых шурфов и котлованов должны быть учтены в проекте ЗП в составе ведомости объемов работ.

Примечания

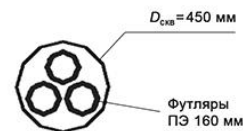
1 Восходящий конечный технологический ход сокращается по длине или исключается при расположении точки выхода А (рисунок 2) в шурфе (котловане) ниже поверхности земли.

2 Протягивание производится до проектной точки конца трубопровода В (рисунок 2), в которой разрабатывается приемный шурф (котлован) для отсоединения буровой колонны и дальнейшей работы с трубопроводом.

5.6.2.8 Разбивку трассы ЗП на составляющие участки, определение их параметров по 5.6.2.2, общей длины скважины и необходимого для проходки числа буровых штанг, а также подготовку графической части проектной документации следует выполнять по 5.6 – 5.10 с учетом принятых значений углов входа/выхода.



Сечение перехода I—I



Сечение перехода II—II

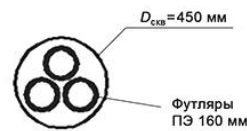


Рисунок 1 - Пример построения продольного профиля трассы скважины ГНБ

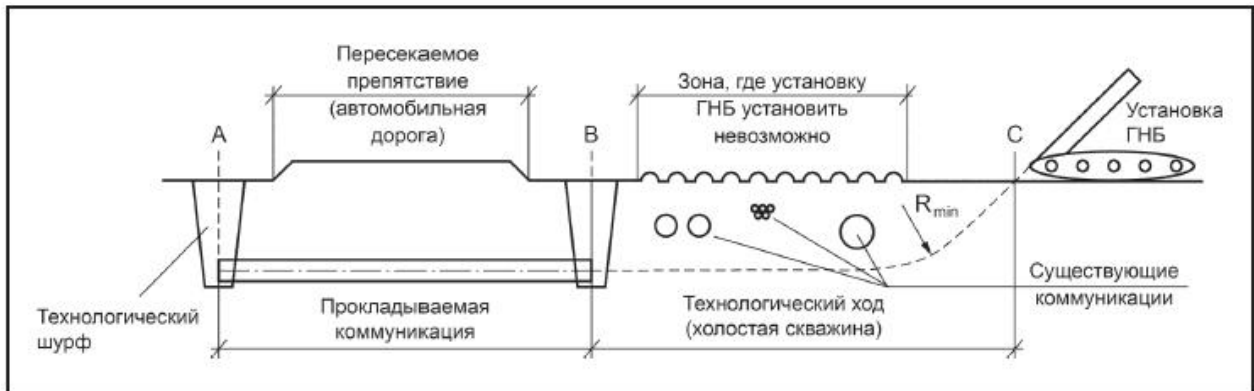


Рисунок 2 - Пример продольного профиля трассы ГНБ с нисходящим начальным технологическим ходом

5.6.2.9 Подбор буровой установки, необходимой для проходки пилотной скважины и протягивания трубопровода по разработанной трассе ЗП, выполняется в соответствии с А.2.4-А.2.6 приложения А, соответствующие составы типовых комплектов оборудования ГНБ и производственной бригады приведены в приложении Д.

5.6.2.10 Длина плети трубопровода L_T , м, необходимая (и достаточная) для протягивания, определяется по формуле

$$L_T = L + \delta + 2a, \quad (1)$$

где L - расчетная длина скважины по профилю перехода для закладки трубопровода, м;

δ - возможное увеличение фактической длины бурового канала (перебур), определяемое с учетом допусков по отклонению точки выхода, м;

a - участки трубопровода от 1,5 до 2,5 м вне бурового канала.

Примечание - Рекомендуется принимать возможное увеличение фактической длины для полиэтиленовых труб $0,10L$, м; для стального трубопровода - от $0,03L$ до $0,05L$, м.

5.6.2.11 Проектный радиус изгиба трассы прокладки трубопровода R_n , м, в любом случае должен превышать минимальный допустимый радиус изгиба трубы R_n^T , м, или минимальный допустимый радиус изгиба буровых штанг $R_{шт}$, м, по А.3.1 приложения А:

$$R_n \geq \max \left\{ \begin{array}{l} K_n \cdot R_n^T \\ K_n \cdot R_{шт} \end{array} \right. \quad (2)$$

где $K_n = 1,3$ - коэффициент надежности для стальных труб;

$K_n = 1,5$ - коэффициент надежности для буровых штанг;

$K_n = 2,0$ - коэффициент надежности для пластиковых труб.

5.6.2.12 Минимально допустимый радиус изгиба стальных труб R_n^T , м, по условиям прочности, с учетом внутреннего давления в трубе на стадии эксплуатации, определяется по формуле

$$R_n^T = \frac{E \cdot d_n}{R_y}, \quad (3)$$

где E - модуль упругости стали, МПа;

d_n - наружный диаметр трубы, м;

R_y - расчетное сопротивление стали труб и стыковых соединений (по пределу текучести), МПа.

По технологическим условиям прокладки радиус изгиба трассы трубопровода из стальных труб должен составлять не менее $1200 \cdot d_n$, а для труб диаметром 820 мм и более - не менее $1400 \cdot d_n$, м.

5.6.2.13 Минимально допустимый радиус изгиба полиэтиленовых труб R_n^T , м, определяется, в зависимости от температуры воздуха при протягивании трубопровода и характеристики труб по таблице 1.

Таблица 1

Стандартное размерное отношение	Минимальные радиусы изгиба при температуре прокладки, °С		
	От 0 до 10	От 10 до 20	Более 20
От 9 до 17	$50 \cdot d_n$	$35 \cdot d_n$	$20 \cdot d_n$
От 21 до 26	$75 \cdot d_n$	$50 \cdot d_n$	$30 \cdot d_n$
От 33 до 41	$125 \cdot d_n$	$85 \cdot d_n$	$50 \cdot d_n$

Для пучка ПЭ труб минимально допустимый радиус изгиба $R_n^{пт}$, м, составляет:

$$R_n^{пт} = n \cdot R_n^T, \quad (4)$$

где n - число труб в пучке.

5.6.2.14 Минимально допустимый радиус изгиба R_n^T , м криволинейных участков трассы для сборных трубопроводов из труб ВЧШГ по Г.1.11 (приложение Г) определяется с учетом установленных изготовителем допусков по углу отклонения в соединении и длины звеньев собираемых труб по формуле

$$R_n^T = \frac{l}{2 \cdot \sin \frac{\alpha'}{2}} \quad (5)$$

где l - длина звена трубы ВЧШГ прокладываемого трубопровода, м;
 α' - допускаемый угол отклонения в соединении, град.

Примечание - Допуски по углу отклонения в соединении и допускаемому усилию при протягивании принимаются по рекомендациям производителя в зависимости от типа и диаметра собираемых труб.

5.6.2.15 При необходимости выполнения одновременного изгиба трассы в плане и профиле необходимо обеспечивать условие: комбинированный радиус изгиба трассы прокладки трубопровода должен превышать минимально допустимые значения по 5.6.2.11–5.6.2.14

$$R_n \leq R_n^{\text{комб}}; \quad (6)$$

$$R_n^{\text{комб}} = \sqrt{\frac{R_{иг}^2 \cdot R_{ив}^2}{R_{иг}^2 + R_{ив}^2}} \quad (7)$$

где $R_n^{\text{комб}}$ - комбинированный радиус изгиба трассы, м;
 $R_{иг}$ - радиус изгиба трассы в горизонтальной плоскости, м;
 $R_{ив}$ - радиус изгиба трассы в вертикальной плоскости, м.

5.7 Пересечения и приближения трассы к существующим объектам, защитные футляры

5.7.1 Положение трассы ЗП в плане при пересечении линейных объектов: сооружений метрополитена, железных и автомобильных дорог, существующих коммуникаций и т.п. - следует предусматривать так, чтобы угол пересечения составлял, как правило, от 60° до 90°. Если ситуационно-топографические условия этого не позволяют, то пересечения допускается выполнять в доступных технологических коридорах при условии согласования особенностей конкретного проектного решения с эксплуатирующими и иными заинтересованными организациями.

Примечание – При пересечении трассы ЗП с водными преградами, угол пересечения не нормируется.

5.7.2 Для предотвращения аварийных ситуаций и выходов бурового раствора необходимо соблюдать минимально допускаемые приближения трассы в плане и профиле к существующим железным и автомобильным дорогам, зданиям и сооружениям, действующим коммуникациям, регламентированные соответствующими нормативными документами. Во всех случаях расстояние в свету между буровым каналом и верхом покрытия автодороги, подошвой рельсов железной дороги или трамвайных путей, основанием насыпи, фундаментом, наружной поверхностью подземного сооружения рекомендуется принимать не менее 1,5 м.

5.7.3 Участки трубопроводов, прокладываемые методом ГНБ на переходах через железные и автомобильные дороги с усовершенствованным покрытием капитального и облегченного типов, а также при пересечении существующих коммуникаций должны предусматриваться в защитном футляре (трубе) в соответствии с СП РК 3.03-101, СП РК 3.03-114 и нормативно-технических документов на конкретный вид коммуникаций.

Примечание - Концы футляров для газопроводов систем газораспределения должны быть заделаны гидроизоляционным материалом с устройством на одном конце трубки с запорной арматурой для контроля утечек газа в межтрубном пространстве.

5.7.4 Внутренний диаметр футляра следует принимать не менее чем на 100 мм больше наружного диаметра трубопровода, в зависимости от вида прокладываемой коммуникации. При определении диаметра футляра необходимо учитывать размеры опорно-центрирующих и направляющих устройств, а также зазор, необходимый для прокладки продуктовой трубы.

5.7.5 При надлежащем обосновании и по согласованию с эксплуатирующими организациями допускается взамен футляров на пересечениях по 5.7.1 применять трубы с защитным композитным покрытием армированным стальным арматурным каркасом (см. приложение Е).

Примечание - На выходе и входе трубы газопровода из земли футляры допускается не устанавливать при условии наличия на ней защитного покрытия, стойкого к внешним воздействиям.

5.8 Трасса ГНБ на территории аэродромов

5.8.1 Участки коллекторов водоотводов и дренажных систем, прокладываемых методом ГНБ на территории аэродромов в соответствии с СП РК 3.03-119, должны проходить вдоль кромок покрытий взлетно-посадочной полосы на расстоянии не менее 15 м. Глубину заложения следует принимать в соответствии с 5.7.2, но не менее глубины

промерзания грунтов при свободной от снега поверхности. В районах с глубиной промерзания свыше 1,5 м допускается укладывать трубы в зоне промерзания, предусматривая при этом теплоизоляцию.

5.8.2 При прокладке методом ГНБ инженерных коммуникаций на территориях аэродромов при пересечении с такими элементами аэродрома, как взлетно-посадочная полоса, рулежная дорожка, перрон и места стоянки воздушных судов, глубину заложения следует принимать по результатам расчетов воздействия эксплуатационных нагрузок, но не менее 3,5 ÷ 4,0 м от поверхности до верха трубы, независимо от ее диаметра. Окончательная глубина прокладки трубопровода согласовывается с соответствующими службами аэропорта.

Примечание - В качестве мероприятия, обеспечивающего дополнительную прочность трубопровода, возможно использование защитных футляров или труб с ЗКП, армированным стальным арматурным каркасом (см. приложение Е).

5.8.3 В стесненных ситуационно-топографических условиях, не позволяющих обеспечивать соблюдение требований настоящего свода правил в части трассы и размещения рабочих площадок, проект прокладки подземных коммуникаций горизонтальным направленным бурением на территории аэродромов допускается разрабатывать на основании согласованных специальных технических условий.

5.9 Трасса ГНБ в охранной зоне метрополитена

5.9.1 Для инженерных коммуникаций, прокладываемых горизонтальным направленным бурением и пересекающих в плане линии метрополитена, не предъявляются особые требования к их расположению и конструкции в следующих случаях:

- расстояние от верха (низа) конструкции сооружения метрополитена до низа (верха) трубопровода более 20 м;

- между сооружением метрополитена и трубопроводом залегают устойчивые грунты по ГОСТ 25100 (плотные глины, нетрещиноватые полускальные и скальные породы, другие равноценные им по физико-механическим свойствам) мощностью не менее 6,0 м.

Примечание - В отдельных случаях, в зависимости от инженерно-геологических условий, указанные выше параметры могут быть изменены по согласованию с организациями, проектирующими и эксплуатирующими метрополитен.

5.9.2 В случаях, отличных от условий 5.9.1, к расположению и конструкциям инженерных коммуникаций, прокладываемых горизонтальным направленным бурением в зоне сооружений метрополитена, предъявляются требования по 5.9.3 – 5.9.8.

5.9.3 Пересечение коммуникациями над и под станционными сооружениями метрополитена допускается только в случае строительства в стесненных условиях городской застройки, при условии разработки компенсационных технических решений (например, применение стальных и полимерных футляров или труб с ЗКП, армированных стальным арматурным каркасом по приложению Е), исключающих нарушение гидроизоляции и подлежащих согласованию с организациями, проектирующими и эксплуатирующими метрополитен.

5.9.4 Трасса ГНБ на участке пересечения с сооружениями метрополитена должна быть прямолинейной в плане и профиле, с уходом за габариты конструкций не менее чем на 10 м, после чего допускаются криволинейные участки.

5.9.5 Напорные трубопроводы теплосети, водоотведения и водопровода, пересекающие выше или ниже подземные сооружения метрополитена,

должны заключаться в защитные стальные футляры, концы которых должны выводиться за габариты сооружений не менее чем на 10 м в каждую сторону.

Примечание - Футляры допускается не устанавливать в соответствии с 5.7.5.

5.9.6 Прокладка газопроводов под подземными сооружениями метрополитена не допускается.

5.9.7 Вертикальное расстояние в свету между буровым каналом и верхом (низом) конструкции метрополитена при его пересечении трассой ГНБ должно соответствовать 5.7.2.

5.9.8 Прокладка трубопроводов под наземными линиями метрополитена должна предусматриваться в футлярах для электрифицированных железных дорог. Концы футляров должны выводиться за пределы ограждения территории метрополитена не менее чем на 3 м.

Примечание - Футляры допускается не устанавливать в соответствии с 5.7.5.

5.10 Проектирование переходов кабельных линий

5.10.1 Пересечение трассы ЗП кабельной линии через железную дорогу с путями электрифицированного рельсового транспорта должно производиться под углом от 60° до 90° к оси пути.

5.10.2 Строительство ЗП кабельных линий методом ГНБ следует выполнять прокладкой кабелей в предварительно протянутых вслед за расширителем полиэтиленовых трубах-оболочках (футлярах) либо в металлических, неметаллических и композитных трубах.

5.10.3 Полиэтиленовые трубы-оболочки (футляры) для кабельных линий, протягиваемых в буровой канал, как правило, формируются в виде пакета без установки дополнительных распорок. Для обеспечения регламентируемых ПУЭ расстояний в свету между кабелями диаметр полиэтиленовых труб (футляры), объединяемых в одном пакете, должен составлять, как правило:

- 40, 50, 63 и 90 мм при прокладке кабелей связи;
- 110, 160 мм при прокладке кабелей связи и наружного освещения;
- 110, 160, 225, 280, 315 мм для прокладки силовых кабелей.

Примечание - Применение труб меньшего диаметра возможно при наличии проектного обоснования, а также согласований заказчика и эксплуатирующей организации.

5.10.4 Диаметр бурового канала должен превышать габариты протягиваемого пакета (наибольшего расстояния между внешними гранями труб в составе пакета, с учетом возможного увеличения за счет концевых захватных устройств) кабельных труб-оболочек не менее чем на 20%.

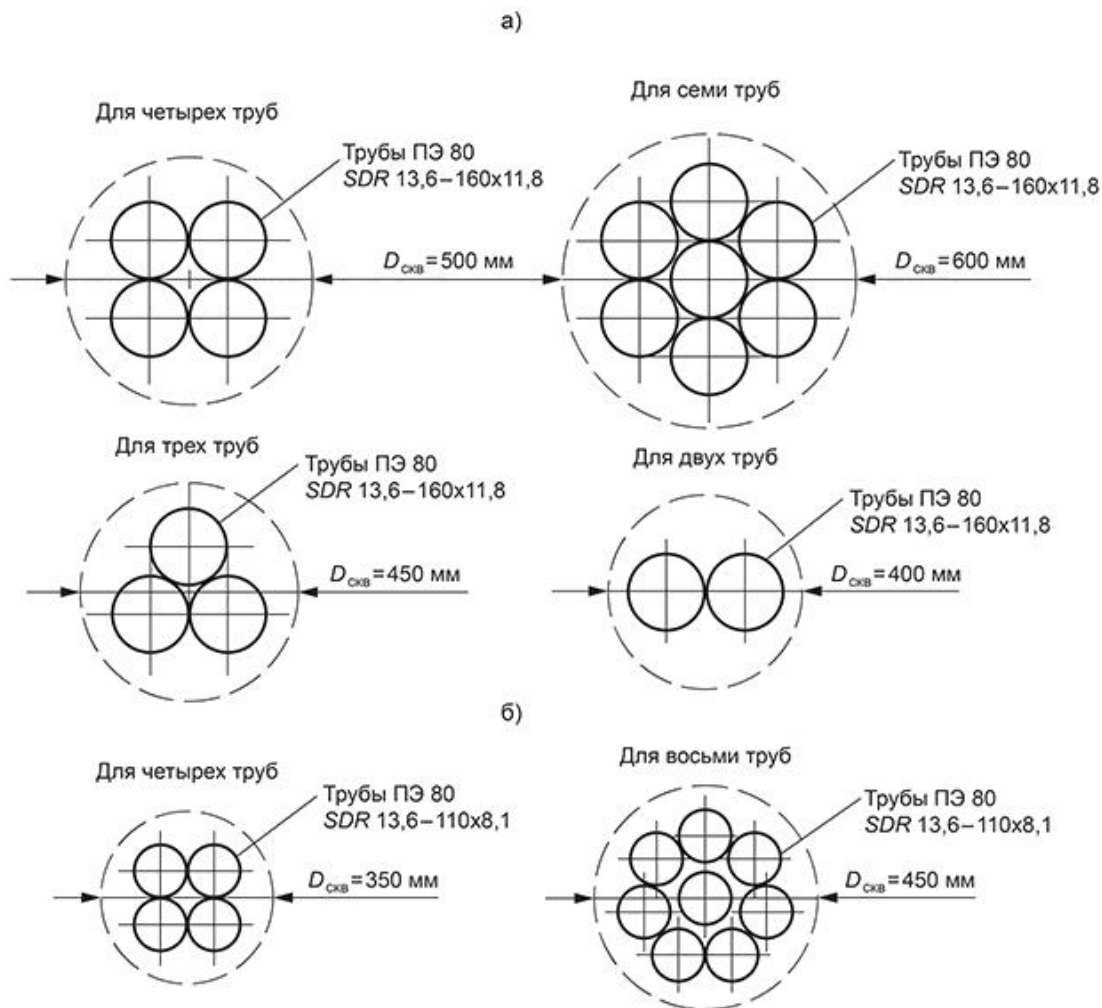
Рекомендуемые соотношения между общим числом труб-оболочек диаметром 160мм (наиболее распространенных при прокладке кабельных линий) в протягиваемом пакете, числом действующих кабелей и минимальным диаметром бурового канала приведены в таблице 2. Сечения закрытых переходов для прокладки кабелей показаны на рисунке 3.

Таблица 2 - Соотношения числа труб-оболочек, действующих кабелей и диаметра бурового канала

Число одновременно затягиваемых труб-оболочек диаметром 160 мм	Число действующих кабелей (по одному в трубе)	Минимальный диаметр бурового канала, мм
--	---	---

2	1	400
3	2	450
4	2-3	500
5	3	520
6	4	560
7	4-5	600
8	5-6	700

Примечание - Для других диаметров труб-оболочек диаметр бурового канала принимается по таблице 5, исходя из максимального габарита предполагаемого к протягиванию пакета труб.



а) для электрокабелей до 35 кВт, полиэтиленовые трубы (футляры) \varnothing 160 мм; б) для кабелей наружного освещения и связи, полиэтиленовые трубы (футляры) \varnothing 110 мм.

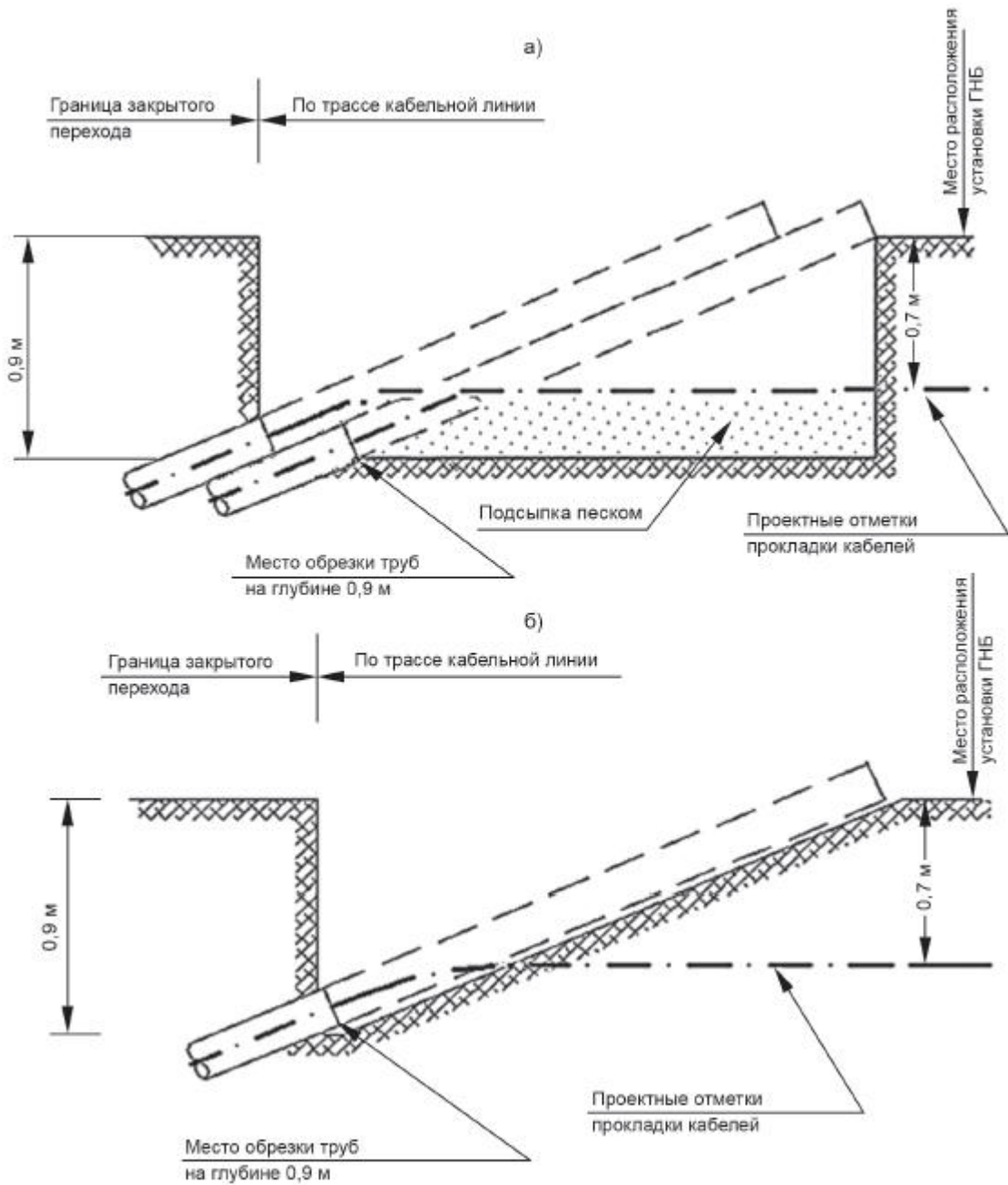
Примечание – Диаметр скважин $D_{св}$ указан с учетом 20% запаса относительно протягиваемых труб.

Рисунок 3 - Сечения закрытых переходов для прокладки кабелей

5.10.5 Кабельные трубы-оболочки, протягиваемые пакетом, должны быть выведены на поверхность земли. Вдоль выхода труб разрабатывается шурф на проектную глубину строящейся коммуникации для стыкования кабелей перехода ГНБ с основной линией. Трубы оболочки укладываются на дно шурфа или обрезаются на уровне дна шурфа. Концы труб закрываются водонепроницаемой манжетой или герметизируются водонепроницаемым материалом (герметиком), грунт в точке входа/выхода труб

уплотняется. Варианты устройства шурфов для вывода кабелей из перехода приведены на рисунке 4.

Примечание - Могут применяться другие предусмотренные проектом способы герметизации труб-оболочек.



а) для пакета полиэтиленовых труб (футляров); б) для одиночных полиэтиленовых труб (футляров)

Рисунок 4 - Варианты шурфов для вывода кабелей из перехода

6 ПРОИЗВОДСТВО И ПРИЕМКА РАБОТ

6.1 Организационно-техническая подготовка

6.1.1 Прокладка ЗП инженерных коммуникаций горизонтально-направленным бурением должна проводиться в соответствии с проектной и организационно-технологической документацией (ПОС и ППР), согласованной и утвержденной в порядке, установленном СН РК 1.03-00.

6.1.2 Для производства работ необходимо применять специализированное оборудование, соответствующее инженерно-геологическим и гидрогеологическим условиям строительства, протяженности и конструкции предполагаемого к прокладке трубопровода.

Примечание – Характеристики оборудования, рекомендации по его подбору, элементы технического и инфраструктурного оснащения приведены в приложении А, типовой состав бригады для выполнения работ по ГНБ – в приложении Д.

6.1.3 На участке проведения работ должен быть полный комплект инструкций по подготовке, эксплуатации, техническому обслуживанию буровой установки и другого технологического оборудования, а также по ремонту отдельных узлов и безопасному производству работ.

6.1.4 Подрядная организация, осуществляющая работы по горизонтально-направленному бурению должна иметь разрешительные документы на производство строительно-монтажных работ.

6.1.5 Руководящий состав и инженерно-технические работники подрядной строительной организации, ответственные за организацию и производство работ на всех этапах прокладки коммуникаций методом ГНБ, должны быть обучены по специальности (оператор локатора, оператор установки ГНБ, оператор насосно-смесительного узла) с аттестацией по правилам безопасного проведения работ, электробезопасности, промышленной и пожарной безопасности согласно действующему законодательству.

6.1.6 Производитель работ должен выполнять оценку и управление возможными рисками, связанными с прокладкой подземных инженерных коммуникаций методом ГНБ, осуществлять организационно-технические мероприятия по предотвращению и снижению рисков, приведенных в приложении В.

6.2 Требования к проекту производства работ

6.2.1 ППР по сооружению ЗП методом ГНБ разрабатывается в полном или неполном объеме, в зависимости от территории и условий строительства, решения заказчика или лица, осуществляющего строительство (генеральной подрядной строительной организации).

6.2.2 Разработку ППР необходимо выполнять на основании ПОС и другой проектно-сметной документации для объекта капитального строительства либо линейного объекта, в состав которого входит ЗП. Отступления от утвержденных проектных решений без согласования с техническим заказчиком, генеральным подрядчиком и проектной организацией не допускаются.

6.2.3 ППР в полном объеме, кроме общестроительных разделов, соответствующих СН РК 1.03-00, должен включать:

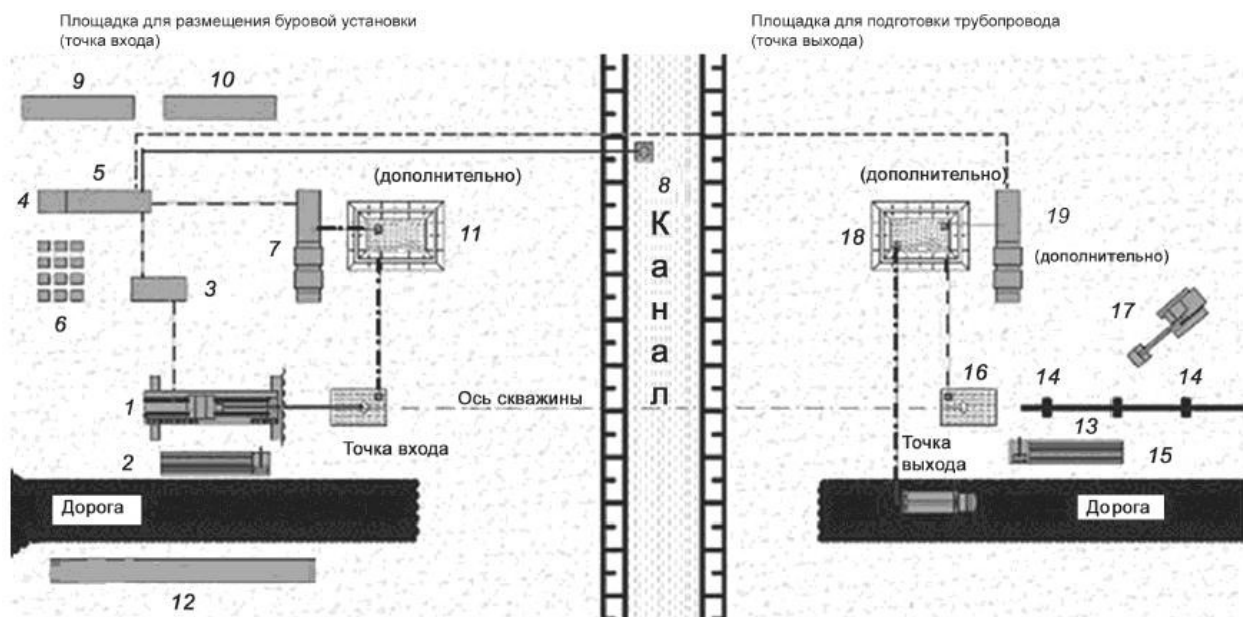
- календарный график прокладки ЗП;
- топографические планы строительных площадок со стороны буровой установки (точка входа) и со стороны трубы (точка выхода);

- план и продольный профиль монтажной зоны сборки плети трубопровода;
- пояснительную записку, содержащую технологические решения; состав и характеристики бурового раствора; значения максимальных скоростей бурения, протягивания, необходимых объемов и давления подачи бурового раствора; способ и этапы расширения скважины; диаметр бурового канала; порядок развертывания катушек трубопровода или монтажа из сборных звеньев; порядок протягивания трубопровода в скважину и предельно допустимое значение усилия тяги; объемы и методы операционного контроля за производством работ при бурении, расширении и протягивании трубопровода; мероприятия по обеспечению производства работ в холодный период года; мероприятия по обеспечению безопасного выполнения работ; объем отходов, места утилизации отработанного бурового раствора и шлама, природоохранные мероприятия и возможные мероприятия по обеспечению сохранности пересекаемых транспортных, городских и других объектов.

6.2.4 Топографический план строительной площадки должен содержать:

- расположение, размер и тип основных элементов комплекса ГНБ (буровая установка, кабина управления, сменное оборудование, блок электроснабжения и т.п.);
- расположение и размеры блоков приготовления и регенерации, емкостей для хранения бурового раствора;
- расположение и размеры возможных приемков и шламоприемников;
- расположение складского участка и, при необходимости, крановой площадки, мастерских, столовых, прорабских, подъездных и внутривозрадных дорог, ограждения строительной площадки.

Пример типовой схемы расположения оборудования на стройплощадках в точках входа/выхода трубопровода приведен на рисунке 5.



1 - буровая установка; 2 - буровые штанги; 3 - насос высокого давления; 4 - добавки к раствору; 5 - установка приготовления бурового раствора; 6 - склад бентонита (с навесом); 7 - блок рециркуляции; 8 - водяной насос; 9 - контейнер для материалов; 10 - мастерская; 11 - яма для бурового раствора; 12 - бытовые помещения; 13 - собранный трубопровод; 14 - роликовые опоры; 15 - стойка для труб и кран; 16 - расходный резервуар; 17 - экскаватор; 18 - яма для бурового раствора (дополн); 19 - блок рециркуляции бурового раствора

Рисунок 5 - Пример типовой схемы расположения основного технологического оборудования на строительных площадках

6.2.5 Организационно-технологическая документация в составе ППР по монтажной зоне (порядок развертывания катушек трубопровода или монтажа из сборных звеньев, план и продольный профиль монтажной зоны сборки плети трубопровода) должна содержать:

- конструкцию, высоту и положение монтажных роликовых опор, расстояние между ними (пп. 6.7.9-6.7.13);
- радиус перегиба трубопровода на стадии монтажа (пп. 6.7.15-6.7.18).

6.2.6 ППР по сооружению ЗП в неполном объеме, в дополнение к СН РК 1.03-00, должен включать:

- топографические планы строительных площадок для точек входа/выхода;
- технологические схемы и порядок выполнения буровых работ (пп. 6.4-6.6), сборки и протягивания трубопровода (пп. 6.7-6.8);
- порядок операционного контроля (п. 6.13.3).

6.3 Подготовительные работы и обустройство стройплощадок

6.3.1 До начала бурения выполняются следующие подготовительные работы:

- геодезическая разбивка трассы и вынос в натуру точек начала забуривания и выхода бура из грунта;
- уточнение местоположения и глубины заложения существующих коммуникаций и подземных объектов по трассе ЗП с участием технического заказчика;
- подготовка строительных площадок для размещения буровой установки, насосно-смесительного узла для приготовления бурового раствора, склада буровых штанг, контейнера хранения для бентонита, полимеров, строительных материалов, бытовых помещений (рисунок 1);
- монтаж и изготовление упорно-анкерной стенки (при необходимости);
- монтаж буровой установки в точке начала забуривания с обеспечением предусмотренной конструкцией закрепления, для восприятия усилий подачи при бурении и обратной тяги при протягивании трубопровода, а также заземления установки;
- контроль исправности и работоспособности локационной системы.

6.3.2 При необходимости размещения буровой установки на слабых или просадочных грунтах, значительных тяговых и вертикальных нагрузках следует предусматривать дополнительные меры по укреплению основания и закреплению буровой установки, например, устройство монолитной бетонной плиты или укладку бетонных плит, свайного основания, подпорной шпунтовой стенки, внешних упоров. Для достижения проектного угла входа пилотной скважины допускается, в соответствии с ППР, размещение буровой установки под наклоном к горизонту с обеспечением ее надежного закрепления.

6.3.3 Если предусматривается выполнение расширения (от себя) пилотной скважины или протягивание трубопровода от буровой установки, на строительной площадке в точке выхода рекомендуется устанавливать дополнительную установку ГНБ, которая подтягивает расширитель на конечном участке скважины.

6.3.4 В стесненных условиях, например, на участках горной местности, пересечении береговых участков, допускается ведение работ по одноплощадочной схеме со стороны буровой установки, размещенной на точке входа.

6.3.5 В качестве дополнительного оборудования, обеспечивающего проведение работ по одноплощадочной схеме, а также в сложных инженерно-геологических условиях, при большой длине и диаметре прокладываемого трубопровода, рекомендуется применять специальный доталкиватель или усилитель тяги, устанавливаемый на буровой установке в

точке входа (п.А.6, приложение А), либо размещать второй буровой комплекс на точке выхода бура.

6.3.6 Размеры строительных площадок должны быть достаточными для размещения необходимого оборудования, технологических сооружений, а также развертывания катушек или раскладки сборного трубопровода так, чтобы он вошел в буровой канал без перегибов и перекручивания.

Типовые размеры буровых установок различных классов и рабочих площадок для их размещения и обеспечения производительной работы приведены в таблице 2.

6.3.7 Для устройства ЗП под водными и другими преградами длиной более 300 м размеры рабочих площадок для раскладывания и сборки трубопровода определяются длиной принятой к протягиванию плети и, как правило, должны составлять:

- от 15 до 60 м в длину по оси перехода от точки выхода скважины, в ширину 12 м;
- от 47 до 75 м в длину по оси перехода от точки входа, в ширину от 15 до 45 м.

Таблица 3 - Типовые размеры буровых установок и рабочих площадок

Наименование параметра	Значение параметра, м, для буровой установки класса		
	Мини	Миди	Макси, Мега
Длина буровых штанг	От 1,5 до 3,0	От 3 до 9	От 6 до 12
Площадь основания установки (ширина x длина)	От 0,9 x 3,0 до 2,1 x 6,0	От 2,1 x 6,0 до 2,4 x 13,5	Более 2,4 x 13,5
Рекомендуемые размеры рабочей площадки	6 x 18	30 x 45	40 [±] 50 x 60 [±] 100
Примечание – При работах в стесненных условиях размеры и конфигурации строительных площадок могут быть изменены, с учетом соблюдения требований безопасного производства работ.			

6.3.8 При планировке площадок на входе/выходе необходимо разрабатывать технологические выемки (приямки), предназначенные для:

- сбора выходящего из скважины бурового раствора;
- ввода бурового инструмента и расширителей в скважину;
- подачи трубопровода для протягивания.

Размеры выемок определяются углами входа/выхода, диаметром бурения, характеристиками бурового оборудования. При необходимости обеспечения требуемого заглубления скважины буровая установка может быть размещена в специальном стартовом котловане.

6.4 Дополнительные мероприятия по обеспечению производства работ в сложных инженерно-геологических условиях

6.4.1 При наличии по трассе бурения скважины сыпучих галечниковых и гравийных грунтов, рыхлых песчаных или глинистых грунтов текуче-пластичной консистенции, а также напорных (артезианских) вод предусматриваются дополнительные мероприятия по обеспечению производства буровых работ:

- крепление обсадной трубой;
- предварительное закрепление грунтов;
- устройство разгрузочных и наблюдательных пьезометрических скважин.

6.4.2 Крепление обсадной трубой производится на участках входа или выхода скважины для предотвращения обвалов и выхода бурового раствора на поверхность.

6.4.2.1 Длину обсадной трубы рекомендуется принимать до устойчивых (связных) слоев грунта. Ее внутренний диаметр должен превышать не менее чем на 100 мм диаметр

наибольшего из применяемых расширителей, с тем, чтобы скважинный снаряд свободно проходил в трубе при буровых работах и протягивании.

6.4.2.2 Обсадная труба, как правило, формируется из отдельных звеньев, погружаемых в грунт забивкой, забуриванием или вдавливанием.

6.4.2.3 Метод погружения должен выбираться в зависимости от конкретных инженерно-геологических условий и применяющегося технологического оборудования.

6.4.2.4 После завершения прокладки трубопровода обсадная труба может быть полностью или частично извлечена. Для предотвращения осадок поверхности обсадную трубу целесообразно оставить в грунте.

6.4.3 Закрепление грунтов производится по трассе бурения, преимущественно в неустойчивых и трещиноватых породах.

6.4.3.1 Предварительное закрепление с поверхности производится в соответствии с СН РК 5.01-02, СП РК 5.01-102 и СН РК 5.01-01.

Примечание - Как правило, применяется метод инъекции цементного раствора.

6.4.3.2 Допускается закрепление грунта с помощью твердеющего раствора (как правило, смеси бурового и цементного растворов), подаваемого через скважину и буровую колонну при протягивании трубопровода, при этом срок схватывания раствора должен превышать время, необходимое для завершения протягивания.

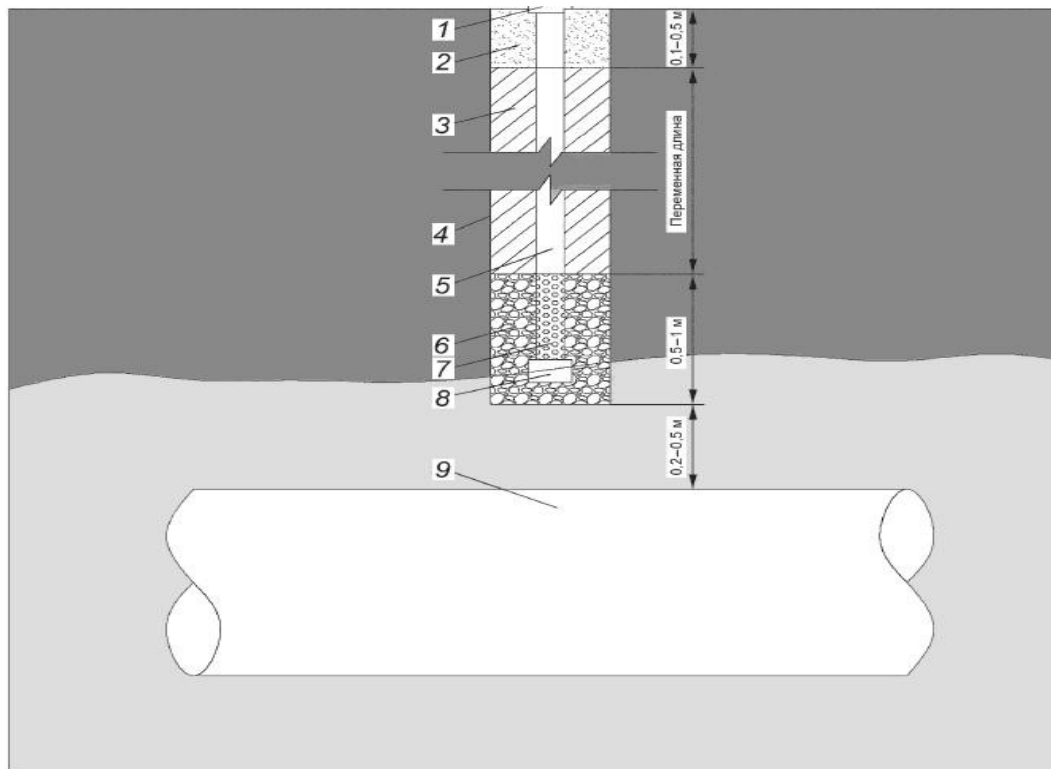
6.4.4 Разгрузочные скважины устраиваются по оси трассы бурения в местах заложения слабых рыхлых и трещиноватых пород, а также при критическом приближении (расстояние до объекта, на котором возможны негативные воздействия при бурении) скважины к ответственному или подземному объекту, сохранность которого необходимо обеспечить.

Примечание - Разгрузочные скважины предназначены для снижения избыточного давления бурового раствора, предотвращения гидравлического разрыва сплошности окружающего грунта, связанного с нарушением циркуляции и неконтролируемыми выбросами раствора.

6.4.4.1 Число и расположение разгрузочных скважин устанавливается проектом, исходя из конкретных условий строительства.

6.4.4.2 Глубина разгрузочных скважин принимается из условия приближения к буровому каналу (после прохода наибольшего расширителя) на расстояние, как правило, от 0,2 до 0,5 м.

6.4.4.3 Типовая схема разгрузочной скважины приведена на рисунке 6.



1 - заглушка с вентиляционным отверстием; 2 - грунтовая засыпка; 3 - заполнение тампонажным глиноцементным раствором; 4 - ствол скважины диаметром 200 мм; 5 - ПВХ-труба диаметром от 75 до 100 мм; 6 - гравийная засыпка от 0,5 до 1,0 м; 7 - перфорированный фильтр; 8 - водонепроницаемая заглушка; 9 - буровой ствол скважины ГНБ после расширения.

Рисунок 6 - Типовая схема разгрузочной скважины

6.5 Бурение пилотной скважины

6.5.1 Бурение следует начинать после закрепления и заземления буровой установки, приготовления бурового раствора, в объеме необходимом для проходки пилотной скважины.

6.5.2 Бурение пилотной скважины необходимо выполнять под предусмотренным проектом углом входа в грунт и далее по проектной траектории в соответствии с профилем и планом прокладки коммуникации (см. рисунок 7).

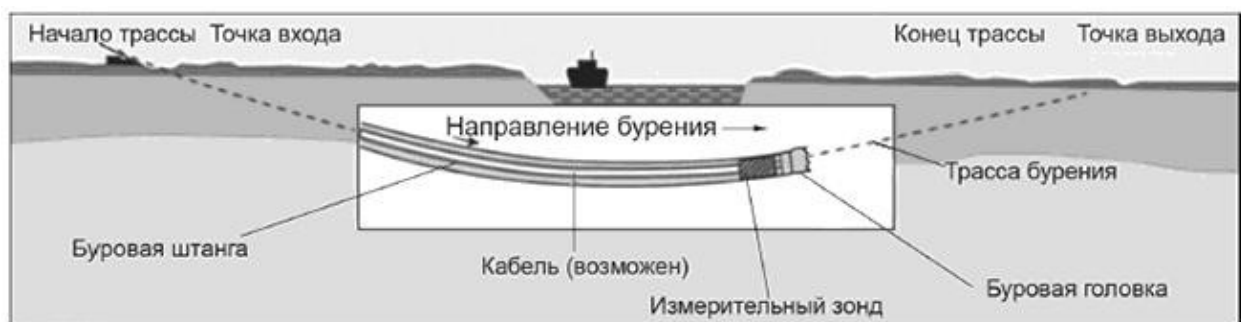


Рисунок 7 - Направленное бурение пилотной скважины

6.5.3 Разработка забоя скважины проводится передовым буром с применением сменных насадок для различных видов грунта. Изменение направления бурения

осуществляется с помощью буровой лопатки (со скосом), размещаемой по центру передового бура.

6.5.3.1 Тип применяемого передового бура выбирается (п.А.3.2, приложение А) в зависимости от инженерно-геологических условий по трассе перехода.

6.5.3.2 Для скальных пород по ГОСТ 25100 целесообразно применение забойного двигателя, повышающего производительность буровых работ. При этом необходимо учитывать увеличение расхода бурового раствора, соответственно характеристикам оборудования.

Примечание - Забойный двигатель - устройство в составе буровой колонны, преобразующее, как правило, гидравлическую энергию потока бурового раствора в механическую работу (вращательную или ударную) породоразрушающего инструмента.

6.5.4 В процессе проходки пилотной скважины производится контроль траектории бурения с применением специальных локационных систем (п.А.5, приложение А). Контроль траектории бурения осуществляется по информации о местоположении, глубине, уклоне, крене (по часам), азимуте буровой головки.

Примечание – На точность измерений могут оказывать влияние активные* и пассивные** помехи от посторонних источников и определяемые физическими свойствами грунтов.

* Генерирующие электромагнитные сигналы приборы, устройства, кабели и др.

** Подземные металлические объекты, токопроводящие породы, соленая вода и др.

6.5.5 Коррекция траектории на основании результатов контроля по 6.5.4 выполняется при остановленном вращении буровой колонны, путем регулирования положения скоса буровой головки и последующего задавливания колонны до достижения буровой головкой проектного положения для конкретного участка траектории. После выполнения коррекции необходимо проведение дополнительного цикла локационного контроля (п. А.5, приложение А).

Примечание - При необходимости, буровая головка может быть отведена назад на длину одной или нескольких штанг с последующей коррекцией траектории бурения.

6.5.6 В процессе бурения через полые буровые штанги и форсунки породоразрушающего инструмента на забой необходимо подавать буровой раствор.

Примечание - Функции, параметры, составы, расчеты, указания по приготовлению, применению и контролю буровых растворов приведены в 6.11.

6.5.6 Скорость бурения пилотной скважины $U_{\text{пил}}$ м/ч, в зависимости от группы грунтов по буримости и типа применяемого бурового инструмента рекомендуется принимать по таблице 4.

Таблица 4 - Скорость бурения пилотной скважины

Группа грунтов по буримости (приложение И)	Скорость бурения пилотной скважины $U_{\text{пил}}$, м/ч, при применении	
	винтового забойного двигателя	гидромонитора
I	-	60 и более
II	-	40-60
III	40-50	30-40
IV	30-40	20 и менее
V	20-30	-
VI	10-20	-
VII	8 и менее	-
VIII	-	-
IX	-	-

X	-	-
XI	-	-
XII	-	-

Примечание – Скорость бурения пилотной скважины не учитывает циклическую замену штанг и монтаж кабеля для питания зонда локатора.

6.5.7 Расчетное время для проходки пилотной скважины на длину перехода $t_{\text{пил}}$, ч, определяется по формуле

$$t_{\text{пил}} = \frac{L + \delta}{v_{\text{пил}}}, \quad (8)$$

где L- расчетная длина скважины по профилю перехода, м;

δ - возможное увеличение фактической длины бурового канала, м;

$v_{\text{пил}}$ - скорость бурения пилотной скважины, м/ч.

6.5.9 Если грунтовые условия меняются по длине трассы перехода, приведенные в 6.5.6-6.5.7 технологические параметры бурения должны определяться для каждого конкретного участка.

6.5.10 В процессе производства работ должны контролироваться: циркуляция бурового раствора, его расход, соответствие грунтов проекту, а при необходимости выполняться корректировки состава раствора и технологических параметров бурения. Если выявленные в процессе бурения инженерно-геологические условия показывают, что дальнейшее применение принятой технологии ГНБ затруднено или невозможно (п. 4.6), необходимо изменение проектно-технологических решений.

6.5.11 Направленное бурение пилотной скважины должно завершаться выходом бура, в заданной проектом точке, на поверхность или в специально подготовленный приямок (приемный котлован).

6.5.12 По результатам контроля траектории в процессе проходки пилотной скважины должна быть оформлена исполнительная документация: протокол бурения, чертежи фактического профиля и плана пилотной скважины, акт приемки пилотной скважины.

6.6 Расширение скважины

6.6.1 Расширение скважины следует производить после завершения проходки пилотной скважины. Взамен буровой головки к колонне штанг необходимо присоединить расширитель и протянуть, с одновременным вращением, через скважину в направлении к буровой установке (рисунок 8).

Примечания

1 Специализированные расширители (примеры) для различных типов грунтов оснащаются высокопрочными режущими кромками, породоразрушающими насадками и производят резание, скалывание и уплотнение грунта.

2 Основные типы и характеристики расширителей скважин приведены в А.3.2 приложения А.

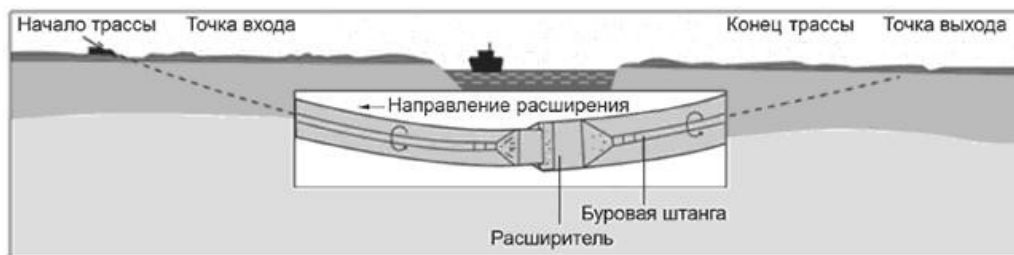


Рисунок 8 - Расширение скважины

6.6.2 Конструкцию расширителя необходимо подбирать в соответствии с инженерно-геологическими условиями по трассе перехода, физико-механическими свойствами и структурными особенностями разбуриваемых грунтов.

6.6.3 На протяжении всего этапа расширения со стороны трубопровода (точки выхода) необходимо осуществлять непрерывное наращивание пилотных штанг за расширителем, чтобы в скважине постоянно находилась целая буровая колонна.

6.6.4 На всех этапах производства работ (бурение пилотной скважины, расширение, протягивание трубопровода) в скважину подается буровой раствор для удаления бурового шлама, стабилизации и смазки стенок канала.

6.6.5 Окончательный диаметр бурового канала, этапы и диаметры предварительного расширения скважины, типы и диаметры применяемых расширителей определяются ППР в зависимости от диаметра трубопровода (пакета труб), длины и трассы перехода, инженерно-геологических условий, характеристик буровой установки и вспомогательного оборудования. Для обеспечения протягивания окончательный диаметр бурового канала должен превышать наибольший внешний диаметр трубопровода (включая защитное покрытие и изоляцию) на 20%-50%. При протягивании в твердых связных грунтах (сухая тугопластичная глина, плотный слежавшийся песок с твердыми включениями) окончательный диаметр бурового канала должен превышать внешний диаметр трубопровода не менее чем на 30%.

6.6.6 Зазор в свету между внешней поверхностью протягиваемого трубопровода и грунтовыми стенками скважины не должен, как правило, превышать 150 мм. Рекомендуемые соотношения между длиной ЗП, диаметрами протягиваемого трубопровода (пакета труб) и бурового канала приведены в таблице 5.

Таблица 5 – Длина перехода и диаметр бурового канала

Наружный диаметр трубопровода d_n или пакета труб, мм	Длина перехода, м	Диаметр бурового канала не менее, мм
До 200	До 50	$1,2 d_n$
	50-99	$1,3 d_n$
	100-299	$1,4 d_n$
	Св. 300	$d_n + 100$
201-599	50-99	$1,3 d_n$
	100-299	$1,4 d_n$
	Св. 300	$1,5 d_n$
Св. 600	Св. 100	$d_n + 300$

6.6.7 Для каждого прохода расширителя расчетная скорость его протягивания (бурения на текущем этапе расширения) $U_{расш}$, м/мин, определяется по формуле

$$v_{\text{расш}} = \frac{Q_{\text{расш}}}{0,785 \cdot (D_{\text{расш}}^2 - D_{\text{пр}}^2) \cdot F}, \quad (9)$$

где $D_{\text{расш}}$ - диаметр текущего расширения скважины, м;

$D_{\text{пр}}$ - диаметр предыдущего расширения пилотной скважины, м;

F - грунтовый коэффициент расхода бурового раствора, принимается по таблице И.1 Приложения И;

$Q_{\text{расш}}$ - интенсивность подачи бурового раствора при расширении, м³/мин.

Примечание – Превышение расчетной скорости бурения на этапе расширения приводит к обжиму бурового инструмента, снижение - к перерасходу бурового раствора.

6.6.8 Расчетное время $t_{\text{расш}}$, ч, требующееся для расширения бурового канала от диаметра предыдущего расширения $D_{\text{пр}}$ до диаметра текущего расширения $D_{\text{расш}}$ на длину перехода, определяется по формуле

$$t_{\text{расш}} = \frac{L + \delta}{60 \cdot v_{\text{расш}}}, \quad (10)$$

где L – расчетная длина скважины по профилю перехода, м;

δ - возможное увеличение фактической длины бурового канала, м;

$v_{\text{расш}}$ - скорость расширения, м/мин.

При нескольких последовательно выполняемых расширениях суммируются временные затраты на каждую операцию.

6.6.9 Скорость протягивания расширителя обычно принимается от 0,3 до 1,4 м/мин и регулируется выбором расширителя соответствующего типа и диаметра, ограничением площади разрабатываемого забоя.

6.6.10 Площадь забоя при расширении и диаметр расширителя первой ступени D_{p1} , м, следует определять в зависимости от прочности грунта с учетом следующих ограничений:

- для рыхлых и малопрочных грунтов, соответствующих I-III группам по буримости для механического вращательного бурения, максимальная площадь забоя не более 0,5 м², диаметр расширителя первой ступени D_{p1} - до 0,8 м;

- для грунтов средней прочности, соответствующих IV-VI группам по буримости для механического вращательного бурения, максимальная площадь забоя не более 0,3 м², диаметр расширителя первой ступени D_{p1} - до 0,6 м;

- для прочных скальных грунтов, соответствующих VII и выше группам по буримости для механического вращательного бурения, максимальная площадь забоя не более 0,2 м², диаметр расширителя первой ступени D_{p1} - до 0,5 м.

6.6.11 Шаг последовательного расширения и размерный ряд необходимых расширителей определяются исходя из окончательного проектного диаметра бурового канала по 6.6.5 и ограничения площади забоя по 6.6.10. Рекомендуемый минимальный шаг расширения по диаметру скважины (увеличения диаметра расширителя) - 100 мм.

6.6.12 При наличии по трассе перехода абразивных пород и твердых включений, рекомендуется проводить калибровку канала скважины путем протаскивания калибра (элемента или секции трубы диаметра равного диаметру трубопровода) по отсутствию недопустимых деформаций и механических повреждений покрытия в соответствии с требованиями нормативных технических документов для конкретного типа трубопровода.

6.6.13 По окончании формирования бурового канала составляется акт приемки расширенной скважины и готовности ее под протягивание.

6.7 Сборка трубопровода и организация технологического изгиба для подачи в грунт

6.7.1 Сборка и подготовка трубопровода к протягиванию проводятся одновременно или должны опережать буровые работы. К моменту завершения расширения бурового канала трубопровод или его передовой участок, размещаемый, как правило, по створу перехода на противоположной от буровой установки стороне скважины (точка выхода), должен быть скомплектован, сварен (соединен муфтами), если предусмотрено, испытан и, в случае необходимости, подготовлен к протягиванию путем установки на роликовые опоры.

Примечание – Предварительная растяжка всей плети труб или сборка передового и последующих участков является предпочтительной, по сравнению с посекционной сборкой в процессе протягивания, за счет сокращения времени и снижения риска заклинивания трубопровода в скважине при перерывах в протягивании.

6.7.2 Допускается сборка плети труб под углом, в плане, к створу, перехода, при невозможности размещения трубопровода строго по створу. При этом следует предусматривать мероприятия для обеспечения допустимого радиуса технологического изгиба в горизонтальной плоскости в соответствии с 6.7.3 и выделение соответствующих монтажных площадок. Непосредственно перед входом в скважину трубопровод должен быть без изгибов в плане.

6.7.3 В стесненных условиях строительства допускается производить сборку трубопровода в процессе протягивания путем последовательного наращивания плети соединением секций труб. При этом необходимо выполнять мероприятия по обеспечению устойчивости стенок расширенного бурового канала к обрушению при технологических перерывах в протягивании в соответствии с 6.8.7.

6.7.4 Конструкции и размеры отдельных секций, а также составных участков собираемого трубопровода должны соответствовать приведенным в составе проектной документации.

6.7.5 Для прокладки трубопроводов из полимерных труб диаметром до 160 мм включительно рекомендуется применять длинномерные трубы, поставляемые в катушках.

6.7.6 Сборку плетей трубопроводов, включая погрузочно-разгрузочные работы, хранение, монтаж и сварку секций труб, контроль качества и изоляцию сварных стыков, очистку полости и гидравлические испытания участка трубопровода, следует производить по приложению Г согласно:

- СНиП РК 4.01-02, СН РК 4.01-03 и СП РК 4.01-103 - для наружных сетей водоснабжения и водоотведения;
- МСН 4.02-02 - для тепловых сетей;
- СН РК 4.03-01, СП РК 4.03-101, ГОСТ 9.602, ГОСТ 6996, ГОСТ 7512 - для сетей газораспределения из стальных труб;
- СН РК 4.03-01, СП РК 4.03-101, ГОСТ 18599, СТ РК ГОСТ Р 50838 - для сетей газораспределения из полимерных труб;
- СП РК 3.05-103 - для технологических трубопроводов.

6.7.7 При выборе типа соединения ПЭ труб следует отдавать предпочтение стыковой сварке, которая более надежна по условиям протягивания трубопровода в буровой канал, т.к. попадание перед муфтой обломков скальной породы или гравия, а также обрушение стенок скважины при аварийной остановке могут привести к разрыву или повреждению трубопровода.

6.7.8 Сборку и испытания трубопроводов необходимо проводить на основании соответствующих регламентов, разрабатываемых для конкретного ЗП подземных инженерных коммуникаций.

6.7.9 Плеть трубопровода, подготовленную для протягивания, в пределах монтажной площадки, целесообразно размещать на специальных роликовых опорах, уменьшающих до минимума сопротивление трения и снижающих необходимое усилие тяги.

В качестве роликовых опор, как правило, используются стальные рамы, на которые крепятся ролики из твердой резины или полиуретана с шаровыми подшипниками. На инвентарных опорах ширина расположения роликов должна регулироваться для возможности использования для протягивания труб разных размеров.

6.7.10 Роликовые опоры должны обеспечивать:

- равномерное распределение нагрузки плети трубопровода;
- минимальный коэффициент трения качения трубопровода по роликам;
- поперечную устойчивость уложенного трубопровода при его перемещении;
- сохранность изоляционного покрытия труб при протаскивании.

6.7.11 Габариты опор и расстояния между ними следует определять из условий:

- предотвращения недопустимых деформаций трубопровода (прогиб, выгиб);
- обеспечения сохранности внешнего защитного покрытия;
- минимизации осадок опор для тяжелого трубопровода.

Несущая способность конструкции и основания роликовых опор, с учетом возможной перегрузки за счет неполной работы ближайших опор, должна превышать расчетную нагрузку не менее чем в 1,5 раза. Нагрузки на опоры должны регулироваться путем изменения их высотного положения.

6.7.12 Основание и конструкции опор должны предотвращать их осадку. Опоры следует устанавливать точно по створу перехода на предварительно спланированную поверхность грунта, на железобетонные плиты, уложенные на песчаное основание, с устройством щебеночного основания.

6.7.13 Высотные отметки и соосность опор контролируются геодезическими методами по СН РК 1.03-03. Опоры устанавливаются без перекосов в продольном и поперечном направлениях. До начала сборки и протяжки плети трубопровода роликовые направляющие необходимо проверить и смазать во избежание заклинивания отдельных роликов.

6.7.14 Трубопровод в процессе протягивания должен поддерживаться краном-трубоукладчиком. Не допускается самопроизвольное перемещение трубопровода на опорах.

6.7.15 Для обеспечения подачи стального трубопровода в буровой канал и предотвращения недопустимых деформаций трубопровод должен быть переведен из горизонтального положения (на сборочном участке) в угол выхода пилотной скважины, путем придания ему соответствующего технологического изгиба (см. рисунок 9).

6.7.16 Необходимый технологический изгиб трубопровода следует организовывать путем подъема плети с помощью промежуточных опор, высота которых уменьшается в сторону точки выхода (см. рисунок 9). Взамен промежуточных опор допускается применять трубоукладчики или крановую технику необходимой грузоподъемности.

6.7.17 Расстановку опор в зоне технологического изгиба, включая назначение их высоты и промежуточных расстояний, следует выполнять на основании расчета напряженно деформированного состояния трубопровода с учетом следующих характеристик:

- изгибная жесткость труб;
- угол входа в скважину;

- уклон спусковой дорожки;
- допустимые нагрузки на опоры.

6.7.18 Для стальных труб радиус технологического перегиба собранной на поверхности плети $R_{пер}$, м, должен быть не менее

$$R_{пер} = 800 \cdot d_n, \quad (11)$$

где d_n - наружный диаметр трубы, м.

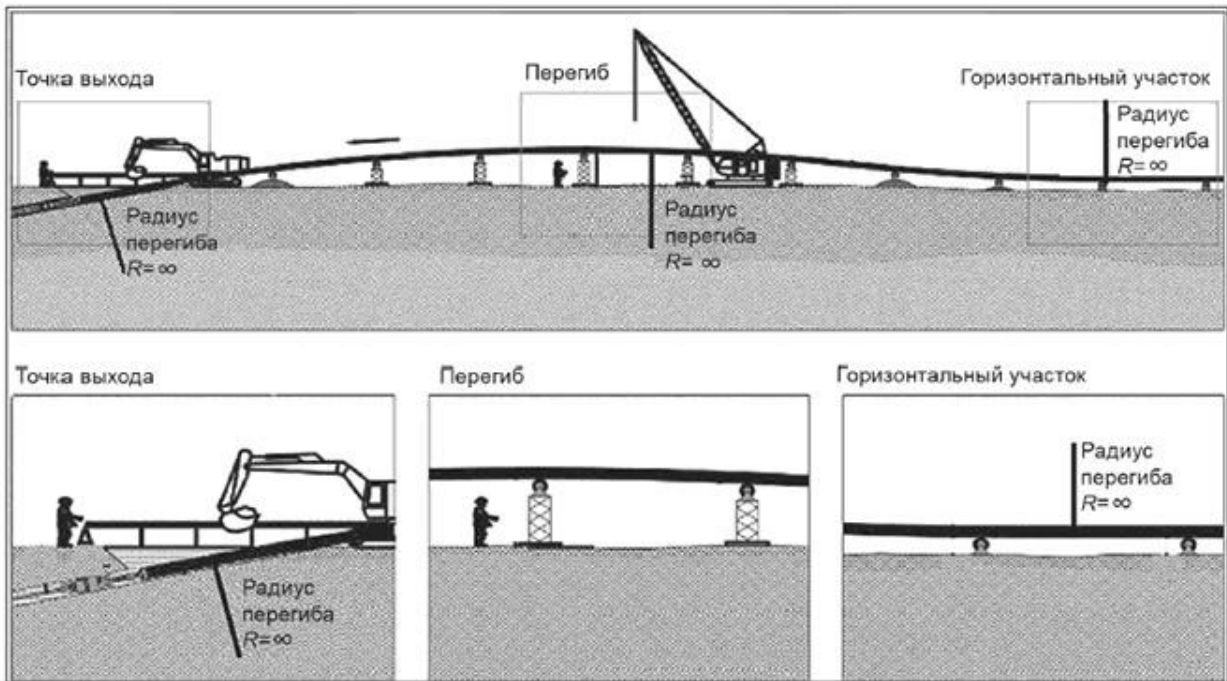


Рисунок 9 - Схема организации технологического изгиба для подачи трубопровода

6.7.19 В зависимости от конкретных условий строительной площадки и характеристик трубопровода подача собранной плети в скважину производится путем:

- устройства наклонной трассировки подходного участка в створе трубопровода (спусковой дорожки) с учетом допустимого радиуса естественного изгиба трубопровода;
- подъема трубопровода распределенными вдоль плети трубоукладчиками при разной высоте удерживающих их катков.

6.7.20 На обводненных участках поймы трубопровод допускается подавать в скважину по траншее заполненной водой с помощью кранов-трубоукладчиков. Длина траншеи определяется ППР в зависимости от конкретных условий строительства, глубина траншеи должна превышать осадку плавающего трубопровода не менее чем на 0,5 м.

6.7.21 Для подачи в скважину плети трубопровода из ВЧШГ, в дополнение к промежуточным роликовым опорам, необходимо применять направляющие, поддерживающие плеть у каждого раструбно-замкового соединения.

Примечание - Для обеспечения перегиба трубопровода с заданным углом входа в скважину, в качестве передвижных направляющих опор, на подходном участке могут использоваться трубоукладчики с троллейными подвесками.

6.8 Протягивание трубопровода

6.8.1 Протягивание трубопровода осуществляется с минимальным перерывом после завершения расширения и калибровки бурового канала по 6.6.12. Протягивание проводится с использованием плетей трубопровода максимальной длины, определяемой по условиям растяжки на строительной площадке.

6.8.2 Перед началом протягивания необходимо провести приемку собранного трубопровода (участка трубопровода, пакета труб) с составлением акта.

Примечание - Для труб, протягиваемых пакетом, из-за возможного изменения их взаиморасположения, необходима маркировка их концов (клеймение, нестираемая краска, надпилы и т.п.).

6.8.3 На передний конец трубопровода устанавливается оголовок с закрепленным на нем вертлюгом, предотвращающим вращение трубопровода. К концу колонны буровых штанг крепится расширитель диаметром, как правило, соответствующим последнему расширению.

Примечание - В отдельных случаях диаметр расширителя при протяжке трубы может приниматься менее диаметра бурового канала, но не менее диаметра протягиваемого трубопровода.

Сборка буровой колонны для протягивания трубопровода через буровой канал на буровую установку приведена на рисунке 10. Форма оголовка должна снижать лобовое сопротивление бурового раствора и препятствовать врезанию трубопровода в грунт при протягивании.

6.8.4 Буровая установка должна затягивать в скважину плетть протаскиваемого трубопровода по траектории пилотной скважины. Буровой раствор в скважину необходимо подавать на всем протяжении протягивания трубопровода.

6.8.5 Тяговое усилие не должно превышать предельно допустимого значения, определенного проектом из условия прочности трубы. Значение тягового усилия контролируется по штатным приборам буровой установки или с помощью специальных регистрирующих динамометров, устанавливаемых в составе протягиваемой буровой колонны, и фиксировать в журнале производства работ.

6.8.6 Для предотвращения заклинивания трубы в скважине процесс протягивания трубопровода должен идти без остановок и перерывов, исключая обоснованные технологической необходимостью подсоединения новых плетей или звеньев.



1 - буровая штанга; 2 - расширитель; 3 - шарнирное соединение; 4 - вертлюг; 5 - оголовок; 6 – трубопровод

Рисунок 10 - Сборка буровой колонны для протягивания трубопровода через буровой канал на буровую установку

6.8.7 Запрещается начинать протягивание, если невозможно завершить его до конца из-за ограничений на работу в ночное время. Если протягивание уже начато, следует использовать все организационно-технологические возможности для его полного завершения. Для правильной организации работ в составе ППР должен быть приведен

почасовой (суточный) график протягивания трубопровода. Для трубопроводов большой длины следует предусматривать круглосуточный режим протягивания.

6.8.8 В случае вынужденных технологических перерывов в протягивании трубопровода для предотвращения прихвата к стенкам канала следует проводить периодическую циркуляцию бурового раствора в скважине и проворачивание буровой колонны.

6.8.9 В условиях значительной протяженности горизонтального участка скважины, для предотвращения всплытия находящегося в заполненном раствором буровом канале пустотелого трубопровода, применяется увеличение его веса за счет применения толстостенных труб, снижения плотности бурового раствора, дополнительной балластировки по 6.8.9.1-6.8.9.5.

Примечание - Всплытие трубопровода в буровом канале приводит к повышению трения протягивания.

6.8.9.1 Балластировка осуществляется непосредственным заливом воды в полость рабочего трубопровода. Подача балластной воды в находящуюся в скважине часть трубопровода должна выполняться через промежутки времени в зависимости от темпа протягивания.

6.8.9.2 Необходимый объем воды, придающий нулевую плавучесть при протягивании, в расчете на 1 пог. м находящегося в буровом канале трубопровода, V_B^1 , м³/м, следует определять по выражению:

$$V_B^1 = 0,785 \cdot d_n^2 \cdot \rho - P_{тр} \cdot 10^{-3}, \quad (12)$$

где d_n - наружный диаметр трубы, м;
 ρ - плотность бурового раствора, г/см³;

$P_{тр}$ - масса 1 пог. м протягиваемой трубы, кг/м.

6.8.9.3 Для залива воды при балластировке трубопровода должны быть подготовлены водопроводная линия, подтянутая к точке выхода на трубной стороне, и вводимый внутрь трубы водовод.

6.8.9.4 Не допускается перелив воды и увеличение нагрузок на подходном участке трубопровода к скважине. Вода заполнения должна выводиться из трубопровода после протягивания.

6.8.9.5 Допускается проводить балластировку протягиваемого трубопровода по технологии "труба в трубе":

- извлекаемыми внутренними полиэтиленовыми трубами с заполнением их водой или другими материалами;
- для футляра - с помощью предварительно протянутого в нем рабочего трубопровода.

6.8.10 Протягивание в защитный футляр (трубу-оболочку) плети трубопровода (кабелей) осуществляется с помощью заранее проложенного внутри футляра троса или колонны штанг и включает следующие операции:

- установка лебедки или буровой установки со стороны противоположной собранной плети трубопровода (подготовленным к протяжке кабелям);
- присоединение оголовка протягиваемой плети трубопровода (кабеля) к тросу или колонне штанг;
- завершение протягивания плети трубопровода после того, как передовой элемент достигнет места установки ГНБ.

6.9 Завершающие работы

6.9.1 После окончания протягивания трубопровода выполняются следующие работы:

- демонтаж технологических устройств и систем;
- удаление и утилизация остатков буровых жидкостей;
- удаление и утилизация остатков бурового шлама;
- герметизация концов проложенного трубопровода путем установки заглушек;
- демонтаж ограждений и обратная засыпка рабочих котлованов, прямков и т.п.;
- очистка и планировка рабочих площадок на точках входа и выхода;
- очистка и техобслуживание буровых штанг и инструмента;
- ремонт и восстановление подъездных дорог;
- восстановление плодородного слоя грунта в случаях нарушения.

6.9.2 По завершении приемки проложенных методом ГНБ трубопроводов применительно к различным видам инженерных коммуникаций выполняются:

- стыковка проложенного трубопровода с участками открытой прокладки;
- протягивание (закладка) в проложенные футляры трубопровода, силовых или слаботочных кабелей по 6.8.10;
- устройство на концах проложенных трубопроводов колодцев, камер, дренажных систем, запорных устройств и др.

6.9.3 Состав и способы выполнения завершающих технологических операций предусматриваются проектными решениями на инженерные сети, в состав которых входят участки, проложенных методом ГНБ, трубопроводов.

6.10 Особенности производства работ в холодный период года

6.10.1 Для повышения производительности и снижения дополнительных затрат работы по бурению рекомендуется выполнять при положительных температурах наружного воздуха.

6.10.2 При среднесуточных температурах в холодный период ниже 5°C следует принимать следующие меры по обеспечению круглосуточной непрерывной работы:

- буровая установка и узел приготовления бурового раствора, оборудование для его перекачки и регенерации должны размещаться в тепляке;
- трубопроводы для подачи и откачки бурового раствора должны быть утеплены.

Примечание - Возможно применение труб по ГОСТ 30732 с тепловой изоляцией из пенополиуретана и защитной оболочкой;

- для приготовления буровых растворов должна применяться вода температурой от 4°C до 40°C.

6.10.3 Работы по протягиванию ПЭ труб, как правило, производятся при температуре наружного воздуха не ниже минус 15°C. При более низкой температуре необходимо организовывать подогрев пропуском подогретого воздуха через подготовленный к укладке трубопровод. Температура подогретого воздуха не должна быть более 60°C.

6.10.4 Разматывание труб с катушек (бухт) должно проводиться при температуре наружного воздуха не ниже указанной в техническом документе изготовителя на партию. Допускается вести разматывание и при более низких температурах, если созданы условия для предварительного подогрева труб на катушке (в бухте). При этом перерывы в работе до полной укладки плети из катушки не допускаются.

6.11 Буровые растворы

6.11.1 При бурении пилотной скважины, расширении и калибровке бурового канала, протягивании трубопровода необходимо применять буровой раствор, обеспечивающий:

- удержание выбуренного грунта во взвешенном состоянии;
- очистку ствола скважины от выбуренного грунта;
- предотвращение налипания на буровой инструмент и обжима буровой колонны за счет стабилизации активности связных грунтов (по ГОСТ 25100) при контакте с водой;
- предотвращение обрушения стенок скважины в несвязных грунтах (по ГОСТ 25100), за счет образования тонкой и прочной фильтрационной корки с низким уровнем водопроницаемости;
- охлаждение бурового инструмента;
- снижение коэффициента трения;
- передачу гидравлической энергии забойному двигателю.

6.11.2 Основные параметры бурового раствора, в зависимости от типа проходимых грунтов и гранулометрических размеров частиц выбуренной породы, должны соответствовать значениям, приведенным в таблицах 6 и 7.

Таблица 6 - Параметры бурового раствора

Параметр бурового раствора	Рекомендуемое значение	Средство измерения	Допустимая погрешность измерения
Плотность, г/см	1,01-1,04	Рычажные весы	±0,01
Условная вязкость, с:		Вискозиметр Марша	±0,5
глина	30-80		
суглинок/супесь	40-60		
песок, песок гравелистый, гравийный грунт, трещиноватые скальные грунты	40-80 от 80 и выше		
Уровень водоотдачи, см /30 мин:		Фильтр-пресс (диаметр 5 дюймов)	±0,5
несвязные грунты	не более 15		
связные и скальные грунты	не более 35		
Содержание песка, масс. %	не более 1	Набор для определения содержания песка	±0,5
Примечание – Значения параметров буровых растворов определяются по ГОСТ 33213 и в соответствии с эксплуатационной документацией на средства измерения.			

Таблица 7

Разновидность крупнообломочных грунтов и песков	Размер частиц, мм	Статическое напряжение сдвига (СНС (10 с))		Динамическое напряжение сдвига (ДНС)	
		фунт/100 фут ²	дПа	фунт/100 фут ²	дПа
Крупнообломочные: - гравийный (при неокатанных гранях - дресвяный)	>2 (>50%)	>40	≥ 200	≥ 60	≥ 300
Пески: - гравелистый; - крупный;	>2 >0,50	15-30 8-20	75-150 40-100	20-40 15-25	100-200 75-125

- средней крупности;	>0,25	7-12	35-60	12-20	60-100
- мелкий/пылеватый.	>0,10	5-8	25-40	10-15	50-75
Примечания					
1 Деципаскаль (дПа)=0,1 Паскаль (Па).					
2 Параметры СНС и ДНС определяются по ГОСТ 33213 (5.3.2-5.3.3).					
3 Значения параметров СНС и ДНС для глинистых грунтов не регламентируются.					

6.11.3 Для ГНБ применяются растворы исключительно на водной основе в сочетании с бентонитом и специальными добавками. Типовой объемный состав бурового раствора приведен в таблице 8.

Таблица 8 - Состав бурового раствора

Состав бурового раствора	
Вода	94%-98%
Бентонит	2%-6%
Специальные добавки	до 1%

6.11.4 Для приготовления бурового раствора применяется вода из водопровода, естественных водоемов, колодцев и артезианских скважин, соответствующая ГОСТ 23732. Допускается применение морской воды в сочетании со специализированными добавками или прошедшей технологию опреснения воды.

6.11.5 У воды для бурового раствора должны быть следующие показатели:

- уровень кислотности (показатель активности ионов водорода, рН) от 8 до 10 ед.;
- уровень жесткости (содержание ионов кальция) не более 5°Ж (14 Dh);
- содержание хлоридов не более 1000 мг/л.

Примечание - Dh - немецкие градусы, °Ж - градус жесткости.

6.11.6 Соответствие воды показателям кислотности и общей жесткости следует контролировать до начала работ при подборе состава бурового раствора и при необходимости, регулировать.

Примечание - Для повышения показателя рН воды и снижения уровня жесткости, как правило, применяется кальцинированная сода (карбонат натрия), для снижения показателя рН воды и удаления ионов кальция (например, в случае цементного загрязнения), гидрокарбонат натрия (пищевая сода) или лимонная кислота.

6.11.7 Для производства буровых работ по 6.11.1 рекомендуется применять растворы на основе модифицированного бентонита (К.3, приложение К). Применение немодифицированного бентонита приводит к повышению рисков возникновения аварийных ситуаций (п. 3.26).

6.11.8 Регулирование свойств и соответствующих параметров бурового раствора (п.6.11.2) осуществляется с помощью специальных добавок, обеспечивающих:

- улучшение реологических параметров по таблице 5 (например, добавка ксантан);
- контроль уровня фильтрации (например, добавка полимер РАС).

Примечание – Расход специальных добавок, отвечающих за реологические характеристики и уровень фильтрации, зависит от качества и концентрации используемого бентонита;

- стабилизацию активности связанных грунтов (набухание, налипание) при контакте с водой (например, добавка полимер РНРА);
- снижение коэффициента трения (например, добавка лубрикант);
- обеспечение тампонирувания трещин и предотвращение потери циркуляции раствора (например, добавка сшитый полиакриламид).

6.11.9 Состав бурового раствора для конкретных условий ГНБ определяется аналитически и проверяется лабораторным методом, исходя из следующих исходных данных:

- грунтовые условия по трассе проходки;
- параметры скважины (длина, диаметр);
- технические характеристики буровой установки (сила тяги, крутящий момент);
- рекомендации производителя компонентов;
- практического опыта применения разных составов.

Рекомендуемые составы буровых растворов на основе модифицированного бентонита и с применением специальных добавок, в зависимости от группы грунтов по буримости, приведены в приложении Л.

6.11.10 Порядок проведения контроля состава и качества бурового раствора в процессе проведения работ приведен в 6.13.3.3 - 6.13.3.9.

6.11.11 Буровой раствор готовится непосредственно перед началом работ и постоянно пополнять его объем в процессе проходки пилотной скважины, расширения бурового канала, протягивания калибра и трубопровода.

Примечание - Состав оборудования для приготовления бурового раствора приведен в А.4 (приложение А).

6.11.12 Приготовление раствора производится в следующей последовательности:

- заливка в емкость для перемешивания необходимого количества воды.

Примечание – При необходимости через бункер приема добавляются компоненты водоподготовки (п.6.11.6), доводящие значения параметров воды до необходимых значений (п.6.11.5). Последующие компоненты вводятся в подготовленную воду;

- через бункер приема добавляется бентонит (п.6.11.7) и выполняется перемешивание смеси в течение 5-20 мин;

- последовательно вводятся специальные добавки (п.6.11.8) с перемешиванием смеси в течение 3-5 мин после каждой добавки.

6.11.13 Готовый буровой раствор может сразу подаваться на насос высокого давления (НВД) либо в буферную емкость для хранения.

6.11.14 Хранить раствор, приготовленный на период производства работ, следует в закрытой емкости. При хранении без перемешивания допускается появление на поверхности раствора отслоенной воды.

Примечание - Рекомендуется производить кратковременное перемешивание в течение 5-10 мин с периодичностью один раз в 2-3 ч.

6.11.15 Расчеты необходимых объемов бурового раствора и весового количества компонентов (специальных добавок), для каждой стадии производства буровых работ, в зависимости от класса эксплуатируемой буровой установки (таблица А.1, приложение А), следует выполнять по методикам приложения И и приложению Л.

6.11.16 В процессе выполнения всех буровых технологических операций по 6.11.11 требуется обеспечивать постоянную подачу бурового раствора с помощью НВД в буровой инструмент и обратный выход раствора, перемешанного с выбуренной породой (пульпой), в специально оборудованный приямок в точке входа/выхода (циркуляцию бурового раствора).

Примечание – Поддержание циркуляции бурового раствора значительно снижает риски аварийных ситуаций, связанных с процессом построения скважины.

6.11.17 Для обеспечения циркуляции скважина должна быть заполнена буровым раствором, который необходимо подавать без перебоев и в объеме, достаточном для выноса выбуренной породы. Необходимый для поддержания циркуляции объем бурового раствора определяется по приложению И, в зависимости от класса буровой установки и

объема породы, выбуриваемой на конкретной стадии производства работ, с учетом значения грунтового коэффициента по таблице И.1 приложения И.

6.11.18 Очистка и регенерация бурового раствора должны обеспечивать его повторное применение и сокращение затрат на приготовление бурового раствора, необходимого для сооружения ЗП методом ГНБ.

Примечание – В зависимости от компоновки системы, можно добиться различной степени очистки раствора, включая практически полную очистку (до 90%).

6.11.19 Очистку и регенерацию бурового раствора (с применением соответствующего оборудования по А.4.3 приложения А), целесообразно использовать при прокладке трубопроводов большого диаметра и значительных расходах раствора совместно с буровыми установками классов Макси и Мега с тягой более 400 кН.

6.11.20 Полученный после очистки раствор контролируется на соответствие его параметров исходным значениям по 6.11.2 и, при необходимости, выполнять регенерацию путем ввода бентонита, специальных добавок по 6.11.8 или обогащением новым буровым раствором с перемешиванием смеси в течение не менее 5 мин после каждой добавки.

6.11.21 Расчет необходимого для работы объема бурового раствора, с учетом его очистки и регенерации, приводится в приложении И.

6.11.22 В процессе производства работ (по мере заполнения накопительных емкостей) или по завершению ГНБ отработанный буровой раствор должен утилизироваться и вывозиться со строительной площадки с помощью специализированной техники для складирования на определенном, в соответствии с техническим заданием, полигоне отходов и инертных веществ.

6.11.23 Отработанный буровой раствор подлежит утилизации на специальной установке по утилизации бурового раствора, с разделением его на буровой шлам и техническую воду.

Системы очистки и регенерации бурового раствора (А.4.3, приложение А) необходимо также применять для его полной или частичной утилизации.

6.11.24 При наличии соответствующего положительного заключения экологической экспертизы и необходимых согласований местных исполнительных органов (профильных инстанций) допускается захоранивать отработанный буровой раствор или буровой шлам в земляных амбарах с дальнейшим восстановлением планировки поверхности грунта, в местах иловых захоронений, на снегоплавильных пунктах, в очистные сооружения, сточные коллекторы. Места захоронений и слива отработанного бурового раствора должны находиться за пределами водоохраных и природоохраных зон, объектов инфраструктуры.

6.12 Особенности прокладки подводных переходов

6.12.1 Подводные переходы следует располагать на прямолинейных и слабоизогнутых участках рек, избегая пересечения широких многорукавных русел и излучин, имеющих спрямляющие потоки. Створ подводного перехода следует предусматривать перпендикулярным к динамической оси потока, избегая участков, сложенных скальными грунтами.

6.12.2 Протяженность участка перехода определяется местоположением точек входа и выхода скважины. Допускается отклонение точки выхода пилотной скважины на дневную поверхность от проектного положения не более 1% от длины перехода, но не более плюс 9 м и минус 3 м по оси скважины и 3 м в плане по нормали к ней.

6.12.3 При прокладке методом ГНБ газопровода сети газораспределения укладка сигнальной ленты и сигнального кабеля для обозначения его трассы не требуется. На границах ЗП трубопровода методом ГНБ устанавливаются опознавательные знаки.

6.12.4 Прокладка трубопроводов должна предусматриваться с заглублением в дно пересекаемых водных преград, с учетом предельного профиля по прогнозу деформаций русла и берегов пересекаемой водной преграды. Прогноз деформаций русла и берегов составляется на срок эксплуатации прокладываемой коммуникации, но не менее 25 лет.

6.12.5 Минимальное заглубление трубопровода (защитного футляра) в дно водоема $H_{д}$, м, на участке подводного перехода определяется по формуле

$$H_{д} = 2 + B_1, \quad (13)$$

где B_1 - наибольшее из значений прогнозируемого размыва, дноуглубления или мощности техногенного грунта, м.

6.12.6 До начала бурения пилотной скважины организация - производитель работ выполняет контрольные промеры глубин по створу подводного перехода с уточнением значений проектных отметок дна водоема и трассы заложения трубопровода. Заглубление должно быть достаточным для предотвращения возможности прорыва бурового раствора и попадания его в водную среду в соответствии с 6.12.5.

6.12.7 Расстояние в плане между параллельными газопроводами сети газораспределения должно быть не менее 15 м.

6.12.8 Расстояние в свету в зоне пересечения трубопровода с другими инженерными сооружениями должно быть не менее 1,5 м.

6.12.9 С учетом повышенной сложности строительства и невозможности ремонта трубопровода в процессе эксплуатации, для подводных переходов следует применять стальные или полиэтиленовые трубы с увеличенной (по сравнению с расчетной) толщиной стенки, размерными отношениями и коэффициентами запаса прочности соответствующими СН РК 4.03-01 и СП РК 4.03-101, другим нормативным документам.

6.12.10 Угол входа скважины (от 8° до 15°) определяется топографическими и геологическими условиями. При перепаде отметок забуривания нижней точки скважины от 30 до 45 м и диаметре трубопровода до 500 мм угол входа может быть увеличен до 20° . Угол выхода должен быть в пределах от 5° до 8° .

6.12.11 Диаметр бурового канала для протягивания трубопровода в зависимости от геологических условий принимается равным 1,2-1,5 наружного диаметра трубы.

6.12.12 Емкости либо шламприемники для отработанного бурового раствора должны быть предусмотрены на обоих берегах.

6.12.13 Для участков, сложенных просадочными грунтами по ГОСТ 25100, в проекте предусматриваются инженерные мероприятия по усилению естественного основания площадок и водоотводу: устройство лежневых оснований, оснований из дренирующих грунтов, устройство водопропускных сооружений и дренажных канав, тампонирующее устройство грунтов, отсыпка ограждающих дамб на подтопляемых территориях.

6.12.14 Устройство подводного перехода по одноплощадочной схеме (пп. 6.3.4-6.3.5) включает следующие технологические операции:

- бурение пилотной скважины при расположении точки входа на расстоянии не менее 10 м от береговой линии;
- расширение и калибровка пилотной скважины по направлению от буровой установки ("от себя");
- проталкивание стального футляра с предварительным контролем сварных стыков;
- протягивание плети основного трубопровода (кабелей) внутри футляра (п. 6.8.10) с берега или с трубоукладочной баржи.

6.13 Контроль выполнения и приемка работ

6.13.1 Организация контроля

6.13.1.1 Контроль качества работ, выполняемых методом ГНБ, осуществляется в соответствии с требованиями нормативных документов на прокладку инженерных коммуникаций конкретного вида и настоящего свода правил.

6.13.1.2 При прокладке подземных инженерных коммуникаций методом ГНБ надлежит выполнять все виды производственного контроля, предусмотренные СН РК 1.03-00 – входной, операционный и приемочный при сдаче работ. При входном контроле проверяют качество поступающих на строительную площадку конструкций, изделий и материалов. Операционный контроль обеспечивает качество выполнения буровых и строительного-монтажных работ, приемочный – качество и соответствие проекту прокладки трубопровода.

6.13.1.3 Результаты контроля фиксируются в общем и специальных журналах работ, в актах на освидетельствование скрытых работ, в специализированных формах ведения исполнительной документации в соответствии с настоящим сводом правил.

6.13.1.4 Авторский надзор за прокладкой подземных коммуникаций методом ГНБ проводится с привлечением лица, осуществившего подготовку проектной документации либо лицом, которому делегированы функции авторского надзора в соответствии с [2], в течение всего периода производства работ по прокладке коммуникаций. Порядок осуществления и функции авторского надзора приведены в Методическом документе РК «Авторский надзор за строительством зданий и сооружений».

6.13.2 Входной контроль

6.13.2.1 Входному контролю подвергаются все поступающие на строительство материалы и изделия, в том числе предназначенные к прокладке трубы, детали и узлы трубопроводов, компоненты буровых растворов, технологическое оборудование, сварочные, изоляционные расходные материалы и др.

6.13.2.2 Все поступающие на строительство материалы и изделия должны соответствовать требованиям к их маркам, типам, свойствам и другим характеристикам, указанным в проектной документации. При этом, проверяются наличие и содержание сопроводительных документов, подтверждающих качество поступающих материалов и изделий. При необходимости, должны выполняться контрольные измерения и испытания характеристик поступающей продукции. Объемы, методы и средства контрольных измерений и испытаний должны соответствовать нормативным документам на конкретный вид материалов и изделий. Результаты входного контроля должны быть документированы в журналах входного контроля и (или) лабораторных испытаний.

Примечание - Испытания полиэтиленовых труб проводятся по СТ РК ГОСТ Р 50838, контроль размеров - при температуре $(23\pm 5)^\circ\text{C}$. Контроль стальных сварных труб - по ГОСТ 31447, труб и изделий из чугуна с шаровидным графитом - по ГОСТ ISO 2531.

6.13.2.3 При прокладке методом ГНБ газопроводов сети газораспределения входной контроль труб, трубных изделий, запорной арматуры, сварочных и изоляционных материалов выполняется в соответствии с СН РК 1.03-00. Отсутствие повреждений изоляционного и антикоррозионного покрытия (для стальных труб) следует контролировать в соответствии с СТ РК ГОСТ Р 51164.

6.13.3 Операционный контроль за производством работ

6.13.3.1 При операционном контроле осуществляется:

- контроль выполнения подготовительных работ;
- контроль состава и показателей качества бурового раствора;
- контроль бурения пилотной скважины;
- контроль расширения скважины;
- контроль сборки и готовности трубопровода к протягиванию;
- контроль устройства спусковой дорожки (если предусмотрено в ППР);
- контроль протягивания трубопровода.

6.13.3.2 В процессе подготовительных работ с применением геодезических методов и приборов по СН РК 1.03-03 выполняется контроль соответствия проектной документации:

- положения разбивочной оси перехода, существующих сооружений, коммуникаций, препятствий;
- планировки и обустройства строительных площадок;
- размеров и расположения технологических выемок (приямков);
- положения буровой установки на точке входа и начального угла забуривания.

6.13.3.3 Перед началом буровых работ определяются контрольные значения параметров качества по 6.11.2 для принятого в соответствии с 6.11.9 состава раствора, возможна его корректировка с учетом фактически поставленных компонентов.

В процессе бурения пилотной скважины, расширения и протягивания трубопровода должен осуществляться постоянный контроль параметров приготавливаемого и подаваемого в скважину бурового раствора.

6.13.3.4 Контроль параметров бурового раствора производится для каждого замеса или не реже чем через каждые два часа для смесителей непрерывного действия.

6.13.3.5 Значения контролируемых параметров бурового раствора приведены в 6.11.2, методика определения и вычисления параметров бурового раствора должна соответствовать ГОСТ 33213.

6.13.3.6 Для уточнения соответствия подобранного состава и количества подаваемого бурового раствора, скорости бурения следует контролировать плотность выходящего из скважины бурового раствора/пульпы не реже одного раза за смену.

6.13.3.7 При изменении гидрогеологических условий бурения по сравнению с проектными выполняется корректировка состава бурового раствора.

6.13.3.8 Должна быть обеспечена достоверность измерений параметров бурового раствора в соответствии с [3]. Измерения параметров буровых растворов для ГНБ должны проводиться в соответствии с аттестованными методиками завода-изготовителя компонентов и указаниями эксплуатационных документов на средства измерений.

6.13.3.9 Результаты подбора и корректировок состава, измерений в процессе производства работ регистрируются в журнале контроля параметров бурового раствора. Перечень контрольных параметров может быть дополнен и изменен в соответствии с методикой проведения испытаний.

6.13.3.10 При бурении пилотной скважины проводится контроль:

- технологических параметров бурения;
- направления бурения;
- завершения проходки скважины.

6.13.3.11 Контроль технологических параметров бурения на соответствие ППР должен осуществляться постоянно в процессе бурения по приборам буровой установки. Следует вести контроль следующих технологических параметров:

- усилия и скорости подачи в забой буровой колонны;
- скорости вращения бурового инструмента;

- давления и расхода бурового раствора.

6.13.3.12 В процессе бурения, а также после завершения проходки и расширения скважины, следует визуально и инструментально контролировать состояние, износ и деформации бурового инструмента, расширителей, штанг.

6.13.3.13 Контроль за направлением бурения, глубиной и пройденной длиной скважины для каждой буровой штанги следует вести посредством локационных систем, приведенных в А.5 (приложение А).

Допускается применение систем инструментального контроля фактического направления и глубины проходки с погрешностью измерения не более 5%. По результатам производитель работ составляет протокол бурения пилотной скважины, готовит чертежи фактического профиля и плана пилотной скважины.

Примечания

1 Для штанг длиной свыше 4 м контроль целесообразно осуществлять несколько раз по длине штанги.

2 Для оперативной сверки значений локационных данных с указанными в проекте рекомендуется применять специализированное программное обеспечение.

6.13.3.14 После завершения проходки пилотной скважины проводится контроль соответствия фактических координат точки выхода бурового инструмента проектным, отклонение точки выхода пилотной скважины от проектного створа не должно превышать допусков, определяемых проектом.

6.13.3.15 При зафиксированных отклонениях профиля и точки выхода пилотной скважины от проекта дальнейшие работы по устройству подземного перехода методом ГНБ допускается продолжать только после согласования фактического профиля с проектной организацией и техническим заказчиком.

6.13.3.16 В процессе расширения пилотной скважины, по штатным приборам буровой установки, следует вести контроль на соответствие ППР следующих технологических параметров:

- тягового усилия и скорости протягивания расширителя;
- вращающего момента;
- давления подачи и расхода бурового раствора.

Необходимо визуально контролировать наличие циркуляции и определять плотность раствора, выходящего из скважины.

6.13.3.17 Контроль устройства спусковой дорожки для подачи собранного трубопровода в буровой канал, следует выполнять визуально и геодезическими методами. Контролю подлежат: число, положение и качество устройства опор, их соосность с осью скважины, расстояние между опорами и до точки входа скважины, высота опор.

6.13.3.18 Правильность установки опор спусковой дорожки, как в плане, так и по высоте контролируется по СН РК 1.03-03.

Отклонения при установке опор не должны превышать:

- 2,5 см - по высоте;
- 25,0 см - по оси плети;
- 2,5 см - перпендикулярно к оси.

6.13.3.19 В процессе протягивания трубопровода следует вести контроль значений тягового усилия и скорости протягивания, давления подачи и расхода бурового раствора при циркуляции.

6.13.3.20 Если при протягивании производится балластировка, то следует осуществлять контроль объема воды, подаваемой в трубопровод и степени его заполнения с сопоставлением измеренных значений с проектными.

6.13.3.21 Для завершения работ в установленный срок следует контролировать выполнение почасового графика протягивания трубопровода (не допуская необоснованных остановок и перерывов).

6.13.4 Приемочный контроль

6.13.4.1 Для сдачи работ проводится контроль соответствия проекту проложенного методом ГНБ подземного трубопровода, включающий инструментальную проверку его фактического планового и высотного положений, а также необходимые для данного вида коммуникаций испытания.

6.13.4.2 Контрольно-геодезическая съёмка производится путём протаскивания измерительного модуля (инерциального зонда) внутри уложенного участка трубопровода и последующей компьютерной интерпретации записанных геодезических данных.

6.13.4.3 Проложенные методом ГНБ трубопроводы, в составе водопроводных, водосточных сетей и сетей водоотведения, при сдаче подлежат испытаниям на прочность и герметичность в соответствии с СНиП РК 4.01-02, СН РК 4.01-03, СП РК 4.01-103, СП РК 4.01-14, технологические трубопроводы в соответствии с СП РК 3.05-103.

6.13.4.4 Проложенные методом ГНБ газопроводы сетей газораспределения подлежат:

- контролю изоляционного состояния покрытия после протягивания и подсоединения к смежным участкам в соответствии с ГОСТ 9.602;
- приемочным испытаниям на прочность и герметичность в соответствии с СП РК 4.03-101.

6.13.4.5 Значения испытательного давления, которому следует подвергать трубопроводы перед сдачей в эксплуатацию на всех этапах испытаний, должны соответствовать приведенным в проекте.

6.13.4.5 Трубопровод считается выдержавшим испытание на прочность и проверку на герметичность, если за время его испытания на прочность при достижении испытательного давления не произойдет разрыв труб, нарушение стыковых соединений, утечка воды, а при проверке на герметичность не будет обнаружена утечка воды.

6.13.4.6 По результатам приемочного инструментального контроля и испытаний исполнитель работ по ГНБ готовит исполнительные чертежи (план и продольный профиль), отражающие планово-высотное положение и технические характеристики проложенного трубопровода, а также другие исполнительные документы, предусмотренные для коммуникаций конкретного вида.

6.13.4.7 Исполнительные чертежи фактических плановых положений и профилей трубопроводов, проложенных методом ГНБ, выполняются в масштабе 1:100, 1:200, 1:500, 1:1000 в зависимости от длины, глубины и других характерных особенностей перехода, в соответствии с общими требованиями к геодезическим чертежам в строительстве; выполняются на основе проектного топографического плана и проектного продольного профиля по результатам произведенных в натуре измерений.

Исполнительные чертежи подготавливаются на каждый выполненный трубопровод (скважину).

6.13.4.8 На исполнительный план наносится створ проложенного методом ГНБ трубопровода с геодезическими привязками к стационарным объектам либо в геодезических координатах. Текстовая информация должна включать: наименование, протяженность, тип и число труб в скважинах, при необходимости пикетаж, литерные обозначения, радиусы изгибов в плане, инженерное предназначение трубопровода с техническими характеристиками.

6.13.4.9 На продольных профилях отображаются траектории залегания проложенных методом ГНБ трубопроводов, существующие и проектируемые инженерные коммуникации и сооружения, препятствия природного и искусственного происхождения.

Профили для верха, низа и оси трубопровода (либо пучка труб) относительно фактической и планировочной поверхностей земли должны быть выполнены в абсолютных отметках, привязанных к характерным точкам, с шагом не более 6,0 м на криволинейных участках и не более 20,0 м на прямолинейных участках траекторий трубопроводов. На профилях указываются значения радиусов изгиба трубопроводов, уклоны прямолинейных участков (в градусах либо процентах).

6.13.4.10 Дополнительно на каждом профиле приводятся, с указанием направления, поперечные сечения (на концах перехода и при необходимости по трассе перехода), эти сечения изображаются схематично с обязательным указанием диаметров трубопроводов, соответствующих отметок, их взаиморасположения в скважине согласно маркировке на конце ЗП (при наличии нескольких труб в пучке), расстояний между центрами либо крайними стенками трубопроводов в соседних скважинах (в случае нескольких скважин, расположенных параллельно на удалении не более 10 м относительно друг друга). В профилях также указываются технические характеристики проложенных трубопроводов.

6.13.4.11 Исполнительные чертежи выпускаются под штампом подрядной организации с указанием ответственных за их составление специалистов и заверяются их подписями. На исполнительные чертежи также могут быть нанесены согласования и визы заинтересованных сторон строительного и авторского контроля, эксплуатирующей организации, иных служб и организаций.

6.13.4.12 Формы отчетных и исполнительных документов должны содержать требуемые для предоставления сведения и быть завизированными полномочными представителями заинтересованных сторон.

6.13.4.13 Ответственность за достоверное отображение планово-высотного положения на исполнительных чертежах подземного трубопровода, проложенного методом ГНБ несет строительная организация.

7 ТЕХНИКА БЕЗОПАСНОСТИ И ОХРАНА ОКРУЖАЮЩЕЙ СРЕДЫ

7.1 Техника безопасности при выполнении работ

7.1.1 Производство работ методом ГНБ выполняется в соответствии с санитарными правилами «Санитарно-эпидемиологические требования к условиям труда и бытового обслуживания при строительстве, реконструкции, ремонте и вводе, эксплуатации объектов строительства».

7.1.2 Необходимо обеспечить надежную и устойчивую двустороннюю связь между площадками на стороне работы буровой установки (точка входа) и зоной сборки трубопровода (точка выхода).

7.1.3 Вытекающий из скважины буровой раствор необходимо направлять в специальные приемки и коллекторы для подачи в накопительные емкости или амбары с целью повторного применения, временного хранения или утилизации. К месту работ должна быть подведена линия промывочной воды либо осуществлена ее доставка в необходимом количестве для автономного использования.

7.1.4 При проведении гидравлического испытания трубопроводов давление следует поднимать постепенно до значения, установленного утвержденной инструкцией по испытаниям. Запрещается находиться перед заглушками, в зоне временных и постоянных упоров.

7.1.5 Перед началом бурения необходимо закрепить буровую установку и заземлить.

7.1.6 Для предотвращения возможного ухода в сторону и травмирования персонала расширитель должен быть опущен в скважину до начала вращения бурильной колонны.

7.1.7 Перед подъемом и спуском буровой колонны все крепежные детали должны регулярно проверяться на износ и повреждения.

7.1.8 При возникновении повреждений сети водоотведения необходимо обеспечить перекрытие задвижек или установку пробок для отвода поступающих сточных вод через аварийный выпуск, либо отключить поврежденный участок, а также сети подвальных помещений зданий, находящихся под угрозой подтопления.

7.1.9 При ведении буровых работ с опасностью электрического удара необходимо организовывать, проверять и применять систему защиты от поражения электрическим током.

Бурение не допускается без предварительной проверки системы защиты от поражения электрическим током.

Примечание – Помимо штатного устройства обнаружения электрического удара, эта система включает в себя изолированные соединительные кабели, экраны, защитную обувь и перчатки.

7.1.10 При повреждении оптоволоконного кабеля, из-за опасности получения травмы глаз, работникам запрещается заглядывать в скважину и в кабельный короб.

7.2 Охрана окружающей среды

7.2.1 При проектировании и производстве работ необходимо учитывать и соблюдать требования санитарных правил «Санитарно-эпидемиологические требования по установлению санитарно-защитной зоны производственных объектов», «Санитарно-эпидемиологические требования к водоемным объектам, местам водозабора для хозяйственно-питьевых целей, хозяйственно-питьевому водоснабжению и местам культурно-бытового водопользования и безопасности водных объектов» включая: обеспечение сохранности геологических условий и гидрологического режима; своевременное устройство поверхностного водоотвода, недопущение попадания временных стоков в существующие сети водоотведения и на почву, а также стоянки транспортных средств вне специально отведенных для этих целей площадок; соответствие применяемых машин и оборудования требованиям по ограничению шума, вибрации и выхлопу отработавших газов, при необходимости, проведение рекультивации земель.

7.2.2 Риски, возникающие при проведении работ методом ГНБ, и рекомендации по их снижению приведены в приложении В.

7.2.3 Смещения сооружений на поверхности и пересекаемых коммуникаций могут быть снижены при:

- соблюдении технологических параметров бурения;
- недопущении перерывов при бурении, расширении и протягивании трубопровода;
- применении оптимального состава бурового раствора;
- уменьшении диаметра расширения скважины и значения кольцевого зазора между трубой и грунтом;
- увеличении глубины заложения трубопровода;
- прокладке трубопровода в плотных слоях грунта;
- заполнении кольцевого зазора твердеющим тампонажным раствором;
- обязательном устранении, в соответствии с 6.9.1, неблагоприятных последствий производства работ в зоне строительства.

7.2.4 При пересечении в плане трассой ГНБ сооружений метрополитена, зданий и сооружений I и II уровней ответственности необходимо проводить обследование и последующий мониторинг их несущих конструкций, оснований и фундаментов для оценки возможного влияния производства работ. Работы по геотехническому мониторингу следует выполнять в соответствии с СП 1.02-102.

7.2.5 При проектировании и ведении работ по устройству ЗП методом ГНБ под эксплуатируемыми автомобильными и железными дорогами следует руководствоваться СП РК 3.03-101 и СП РК 3.03-114.

7.2.6 В сложных гидрогеологических условиях, а также при диаметре бурового канала свыше 400 мм и расстоянии по вертикали от бурового канала до подошвы рельса менее 5 м, перед началом буровых работ под железнодорожными путями, в зоне их пересечения, следует устанавливать страховочные пакеты, повышающие вертикальную и горизонтальную жесткость рельсошпальной решетки.

7.2.7 Буровой раствор готовится перед началом бурения и постоянно пополняется в процессе бурения. Постоянная подача бурового раствора в забой обеспечивает устойчивость скважины.

7.2.8 Для предотвращения выхода бурового раствора на поверхность и в подземные сооружения необходимо:

- тщательно соблюдать установленные ППР значения параметров бурения: давления подачи раствора, размеров сопла, скорости подачи и тяги;
- ограничивать значения давления подачи бурового раствора, как правило, до 10 МПа;
- не допускать резких перепадов давления;
- соблюдать минимально допускаемые приближения к существующим коммуникациям и сооружениям.

7.2.9 В пределах строительных площадок необходимо:

- предотвращать проливы и неконтролируемые выбросы бурового раствора;
- обеспечивать безопасное приготовление и хранение бурового раствора и его компонентов;
- обеспечивать безопасную утилизацию остаточного бурового раствора и бурового шлама;
- в случаях нарушения выполнять восстановление плодородного слоя грунта.

7.2.10 Бентонитовый буровой раствор допускается применять для заливки дна искусственных выемок различного назначения (котлованы, дренажные траншеи, ландшафтные, ирригационные и пожарные водоемы и др.) с целью предотвращения фильтрации воды в грунт.

7.2.11 Ограждением рабочих котлованов, расположением и размерами технологических шурфов и приямков должна быть исключена возможность недопустимых осадков и смещений, расположенных в зоне работ зданий, сооружений, дорог и инженерных коммуникаций.

7.2.12 Крепление вертикальных стенок котлованов и шурфов глубиной от 3 до 5 м в грунтах естественной влажности выполняется, как правило, с применением инвентарной сборно-разборной крепи с винтовыми распорками или рамных конструкций с деревянной затяжкой. При большей глубине, а также в сложных гидрогеологических условиях, крепление должно быть выполнено по индивидуальному проекту.

7.2.13 В пределах охранной зоны метрополитена прокладку инженерных коммуникаций методом ГНБ допускается производить по согласованию с организациями, проектирующими и эксплуатирующими метрополитен, в соответствии с СП РК 3.03-117.

7.2.14 Ведение буровых работ в охранной зоне эксплуатируемого метрополитена должно осуществляться с учетом выполнения следующих организационных требований:

- работы в охранной зоне на расстоянии от 15 до 40 м от сооружений метрополитена следует проводить в присутствии соответствующих служб эксплуатирующей организации, для чего производитель работ должен уведомить эти службы о производстве работ не позднее чем за три дня до их начала;

- работы в охранной зоне на расстоянии от 5 до 15 м от сооружений метрополитена разрешается проводить после издания совместного с эксплуатирующей организацией приказа, устанавливающего организационно-технические условия их безопасного проведения;

- при производстве работ в охранной зоне на расстоянии до 5 м от сооружений метрополитена дополнительно следует производить вынос на поверхность габаритов подземных сооружений метрополитена.

7.2.15 При производстве работ силами специализированной организации должен проводиться мониторинг технического состояния сооружений метрополитена.

Приложение А
(информационное)
Оборудование для производства работ

А.1 Состав оборудования, технического и инфраструктурного оснащения

А.1.1 Основное технологическое оборудование, необходимое для производства работ, включает: буровую установку в комплекте с буровым инструментом, оборудование для приготовления, подачи, регенерации бурового раствора, контрольные локационные системы.

Примечание - К дополнительному оборудованию относятся: доталкиватели труб, усилители тяги, дополнительные емкости для хранения бурового раствора, шламовые и водяные насосы, технологические трубопроводы и шланги для подачи раствора или воды, вспомогательный инструмент и приспособления (гидравлические ключи, захваты для трубопроводов, калибраторы, роликовые опоры и т.п.).

А.1.2 К элементам технического и инфраструктурного оснащения относятся: транспортные машины различной грузоподъемности, подъемные механизмы (автокраны, краны-манипуляторы), экскаваторы или бульдозеры, специальный транспорт для подвоза воды, вакуумной экскавации и перевозки бурового шлама, передвижные электростанции различной мощности, оборудование для сварки трубопроводов, электро- и газосварочное оборудование, отапливаемое бытовое помещение, биотуалет, контейнер-мастерская для текущего ремонта и хранения комплектов запасных частей и расходных материалов с сушилкой для спецодежды, геодезический инструмент (нивелир, теодолит), полевой набор-лаборатория для подбора и контроля состава бурового раствора, средства связи.

А.2 Буровые установки

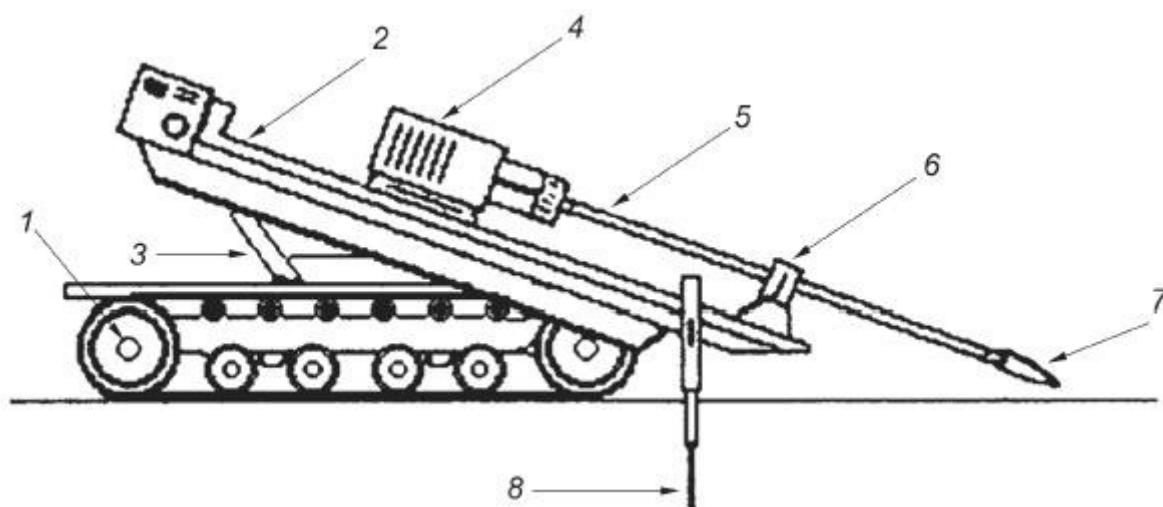
А.2.1 Буровая установка (рисунок А.1) - единый комплекс взаимосвязанных механизмов и устройств, обеспечивающих под управлением оператора технологический процесс прокладки трубопровода методом ГНБ, включая передвижение, закрепление на точке бурения, сборку, вращение и подачу буровой колонны, подачу бурового раствора, контроль и корректировку направления бурения, протягивание расширителей и трубопровода.

А.2.2 В соответствии с установившейся классификацией и в зависимости от развиваемой силы тяги установки ГНБ подразделяются на следующие классы: Мини - до 100 кН, Миди - от 100 до 400 кН, Макси - от 400 до 2500 кН и Мега - более 2500 кН. Классификация, возможные области применения и основные характеристики установок приведены в таблице А.1.

А.2.3 Буровые установки классов Мини, Миди и частично Макси, как правило, представляют собой самоходные устройства на гусеничном ходу. Установки класса Мега и частично Макси, а также специализированные системы бурения из шахты или колодца не оборудуются приводом и ходовым механизмом, а размещаются на опорной раме, непосредственно устанавливаемой на спланированной грунтовой поверхности и закрепляемой с помощью анкерных устройств (рамная буровая установка).

Примечание – В отдельных случаях установки класса Мега могут снабжаться приводом и ходовым механизмом.

А.2.4 Несамходные большие буровые установки размещаются на трейлерном автоприцепе (трейлерные буровые установки) или komponуются в виде отдельных модулей, транспортируемых в стандартных контейнерах автотранспортом и монтируемых на месте производства работ.



1 - ходовой механизм (чаще гусеничный с кабиной оператора); 2 - буровой лафет (оснащается сменной кассетой со штангами); 3 - гидравлическая система регулировки угла бурения; 4 - приводной механизм вращательного бурения и поступательного движения; 5 - буровая колонна из инвентарных штанг; 6 - гидравлическое зажимное устройство; 7 - буровая головка; 8 - фиксирующее анкерное устройство (анкерная плита)

Рисунок А.1 - Принципиальная схема самоходной буровой установки ГНБ

Таблица А.1 - Классификация и основные характеристики буровых установок

Класс буровой установки	Область применения	Максимальная тяговая сила, кН	Максимальный крутящий момент, кН·м	Масса буровой установки, т	Максимальная длина бурения, м	Максимальное расширение, мм
Мини	В городских условиях для прокладки кабельных линий и ПЭ труб диаметром до 250 мм	До 100	1-10	до 7	250	300
Миди	В городских условиях и сельской местности при прокладке трубопроводов диаметром до 800 мм, при пересечениях транспортных магистралей и небольших водных путей	100-400	10-30	7-25	750	1000

Таблица А.1 - Классификация и основные характеристики буровых установок
(продолжение)

Класс	Область	Макси-	Макси-	Масса	Макси-	Макси-
-------	---------	--------	--------	-------	--------	--------

буровой установки	применения	мальная тяговая сила, кН	мальный крутящий момент, кН·м	буровой установки, т	мальная длина бурения, м	мальное расширение, мм
Макси	При прокладке трубопроводов длиной от 100 до 1000 м и диаметром до 1420 мм	400-2500	30-100	25-60	1000	1800
Мега	При прокладке магистральных трубопроводов длиной более 1000 м и диаметром до 1800 мм	Более 2500	Более 100	Более 60	2000	2000

Примечание – Приведены максимальные технические характеристики оборудования отдельно по длине бурения и возможному расширению. Взаимосвязь между этими параметрами определяется согласно А.2.4-А.2.6.

А.2.5 Подбор буровой установки для конкретного объекта производится на основании данных по типу, диаметру и длине предполагаемого к прокладке трубопровода, по инженерно-геологическим условиям строительства, с учетом требований по обеспечению необходимых значений усилий тяги и крутящего момента. Для обеспечения протягивания буровая установка должна обеспечивать силу тяги P_T , кН, обеспечивающую выполнение условия:

$$P_T \geq k_1 P_{II}, \quad (\text{А.1})$$

где P_{II} - расчетное значение необходимого усилия для протягивания трубопровода, кН;

k_1 - коэффициент запаса по тяге буровой установки, приведен в таблице А.2.

Таблица А.2 - Коэффициенты запаса буровой установки

Коэффициенты запаса буровой установки	Группа по буримости (приложение И)		
	I-III	IV-VI	VII и выше
k_1	1,5	2	2,5
k_2	1,2	1,35	1,5

А.2.6 Крутящий момент и скорость вращения шпинделя обеспечивают мощность, передаваемую от буровой установки через штанги на буровую головку и расширитель.

Примечание – За исключением случаев, когда дополнительная мощность передается на буровой инструмент при использовании забойного двигателя.

Для обеспечения разработки грунта при проходке пилотной скважины и расширении бурового канала буровая установка должна развивать крутящий момент M_B кН·м, не менее

$$M_{\text{б}} \geq k_2 \sum M, \quad (\text{A.2})$$

где k_2 - коэффициент запаса по мощности буровой установки, приведен в таблице А.2;

$\sum M$ - наибольшее расчетное значение суммарного крутящего момента для проходки пилотной скважины или расширения канала, кН·м.

А.2.7 Для определения типа и требуемых характеристик буровой установки, в зависимости от вида прокладываемой коммуникации, длины и диаметра необходимого бурового канала, рекомендуется применять результаты, приведенные в таблицах А.1, А.3.

Таблица А.3 - Необходимое минимальное значение силы тяги буровой установки, кН

Длина проходки, м	Диаметр бурового канала*, мм						
	До 100	100-250	250-350	350-450	450-650	650-850	Свыше 850
До 50	50	70	70	100	120	200	360
50-100	70	70	100	120	200	360	400
100-150	70	100	120	120	200	400	500
150-250	100	120	200	200	360	400	500
250-400	120	200	200	360	400	500	600
400-600	200	200	360	360	500	500	600
600-800	360	400	450	500	600	700	1000
800-1000	400	450	500	600	700	1000	1200
1000-1200	800	850	900	1000	1200	1500	2000
1200-1400	900	950	1000	1200	1500	2000	2500
Св. 1400	1200	1300	1500	2000	2500	3000	4000

* Следует принимать по данным таблицы 5.

А.3 Буровой инструмент

А.3.1 Буровые штанги

А.3.1.1. Собираемая в процессе бурения колонна буровых штанг должна обеспечивать:

- передачу крутящего момента и осевого давления от буровой установки на скважинный породоразрушающий инструмент;
- перенос бурового раствора к буровому инструменту;
- передачу тягового усилия к расширителю и протягиваемому трубопроводу.

А.3.1.2 Предел текучести стали для буровых штанг - не менее 525 МПа. Замки штанг (выполняемые, как правило, с конической резьбой) должны обеспечивать их равнопрочное, надежное и простое сборно-разборное соединение. Перед свинчиванием на резьбу и упорные поверхности штанг должна наноситься резьбовая смазка с цинковым (или другим металлическим) наполнителем.

А.3.1.3 Для буровых штанг установлены следующие показатели: длина, диаметр и толщина стенки штанги, тип резьбы, допускаемая нагрузка по прочности тяги и

крутящему моменту замка, минимальный радиус изгиба. Типовые размеры штанг приведены в таблице А.4.

Таблица А.4 – Типовые размеры штанг

Диаметр, мм	60	73	89	102	114	127	140	168
Длина, м	2,0-3,0	3,0-4,5	4,5-6,0	5,0-6,0	5,0-6,0	9,6-10,6	9,6-10,6	более 10,6

А.3.1.4 Тип и размер применяемых буровых штанг должны соответствовать проектным значениям радиуса изгиба, силы тяги и крутящего момента по траектории бурения. Минимальный радиус изгиба буровой штанги принимается по данным производителя и, как правило, находится в интервале от 30 м до 250 м.

А.3.1.5 Буровые штанги подвергаются износу за счет трения, особенно при бурении в твердых породах. Перед началом работ необходимо провести их визуальный осмотр. По результатам осмотра, при необходимости, выполняется выборочный инструментальный контроль (толщинометрия и дефектоскопия буровых штанг) с применением специализированных приборов, реализующих ультразвуковые и акустические методы. Штанги с нарушением геометрической формы, недопустимым износом и дефектами металла, отбраковываются.

А.3.2 Породоразрушающий инструмент

А.3.2.1 Инструмент для бурения пилотной скважины

Для землистых и мягких грунтов I-IV групп по буримости для механического вращательного бурения (приложение И), должны применяться гидромониторные долота длиной от 300 до 1000 мм и диаметром от 40 до 200 мм. Гидромониторные долота отличаются числом и размерами промывочных насадок. Как правило, применяют не более пяти насадок с раскрывающимся диаметром от 1 до 10 мм. Для регулирования направления бурения управляющая поверхность головки гидромониторного долота либо вся труба долота выполняется со скосом под небольшим углом.

Для грунтов средней крепости IV-VII групп по буримости для механического вращательного бурения (приложение И) применяются шарошечные долота с гидромониторными насадками, которые способны механически разрушать горную породу. Для шарошечного долота рекомендуется применять забойные двигатели.

Для твердых скальных пород VIII и выше групп по буримости для механического вращательного бурения (приложение К) применяется твердосплавный буровой инструмент.

Передовой бур (пионер) со сменными насадками и буровая лопатка предназначены для проведения универсальных работ по разрушению грунта и регулировке угла бурения.

А.3.2.2 Инструмент для расширения скважины

Для рыхлых и малопрочных грунтов применяются расширители цилиндрического типа с насадками.

Для грунтов средней прочности применяются однозубые фрезы или летучие резцы, состоящие из режущего кольца, соединенного с центральной бурильной трубой через три или более распорки. Насадки могут быть расположены в кольце или в распорках. Плоское долото может также монтироваться на кольце и распорках для механической защиты и выемки грунта.

Для прочных скальных пород применяются раздвижные буровые расширители, состоящие из твердосплавных шарошек, установленных вокруг центральной стабильной

бурильной трубы. Струйные насадки, смонтированные на расширителях, очищают шарошки и транспортируют буровой шлам к выходу из скважины.

А.3.2.3 Для обеспечения необходимого расширения скважины применяются цилиндрические расширители увеличивающегося диаметра, при этом передняя секция последующего расширителя должна быть равна максимальному диаметру предыдущего. Цилиндрические расширители должны быть снабжены стабилизаторами для фиксации и предотвращения качания буровой колонны в скважине во время расширения.

Примечание - Возможно применение расширителей других конструкций.

А.3.2.4 В качестве вспомогательного оборудования буровой колонны, используют переходники и переводники для соединения штанги с буром, римером, вертлюгом. Вертлюг предотвращает скручивание протягиваемого трубопровода.

А.3.2.5 Буровые штанги, амортизатор, буровая головка, расширители и ножи относятся к сменной оснастке (быстроизнашивающиеся части). Срок службы сменной оснастки рекомендуется принимать:

- 1 год - буровых штанг;
- 4 мес. - стартовых штанг (амортизаторов);
- 6 мес. - буровых головок;
- 4 мес. - расширителей;
- 3 мес. - буровых лопаток (насадки).

А.4 Оборудование для приготовления, подачи, очистки и регенерации бурового раствора

А.4.1 В состав оборудования должны входить: поддон (бункер) для складирования компонентов бурового раствора и дополнительных реагентов, смесительная установка, баки для бурового раствора, насос высокого давления, установки очистки и обогащения раствора для его повторного применения и утилизации на полигон приема отходов и инертных веществ. С установками классов Миди и Макси целесообразно применять два бака: для подготовительного рабочего раствора и для перемешивания.

Технологическая схема блока приготовления бурового раствора включает: емкость для перемешивания компонентов бурового раствора, оснащенную гидравлическим и/или механическим перемешивателем; гидроэжекторный смеситель, оснащенный загрузочной воронкой; центробежный насос.

А.4.2 Буровые установки классов Мини и Миди могут укомплектовываться компактными смесителями непрерывного действия. Для обеспечения эффективной работы такого рода смесителей необходимо применять компоненты бурового раствора, не требующие длительного перемешивания и разбухающие в форсунке буровой головки.

А.4.3 Система очистки бурового раствора состоит из набора технологического оборудования, где каждая последующая ступень удаляет выбуренную породу меньшей фракции, чем предыдущая. Степень очистки каждой конкретной ступени зависит от параметров выбранного оборудования и определяется средним размером удаляемых частиц ("точка отсечки"):

- до 75 микрон - вибрационное сито;
- до 45 микрон - гидроциклон 10 дюймов (пескоотделитель);
- до 25 микрон - гидроциклон 4 дюйма (илоотделитель);
- до 5-10 микрон центрифуга;
- меньше 1 микрона (до состояния технической воды) - блок коагуляции и флокуляции, используемый для утилизации бурового раствора.

А.5 Системы локации

А.5.1 При проходке пилотной скважины должен осуществляться постоянный контроль за положением бурового инструмента с помощью специализированных систем локации, позволяющих отслеживать: глубину бурения, угол наклона трассы к горизонту, крен бурового инструмента (положение скоса буровой лопатки или иного инструмента "по часам"), азимут скважины (при необходимости), отклонение в плане, другие условия и характеристики технологического процесса. Для получения и обработки данных рекомендуется применять сертифицированное программное обеспечение, поставляемое производителем локационной системы или другими производителями.

А.5.2 Переносная локационная система, как правило, состоит из приемника-локатора, удаленного дисплея (повторителя) и, работающего от батарей, излучателя-зонда, помещаемого непосредственно за буровой головкой или в ее корпусе. Типовая схема действия электромагнитной системы подземной локации приведена на рисунке А.2.

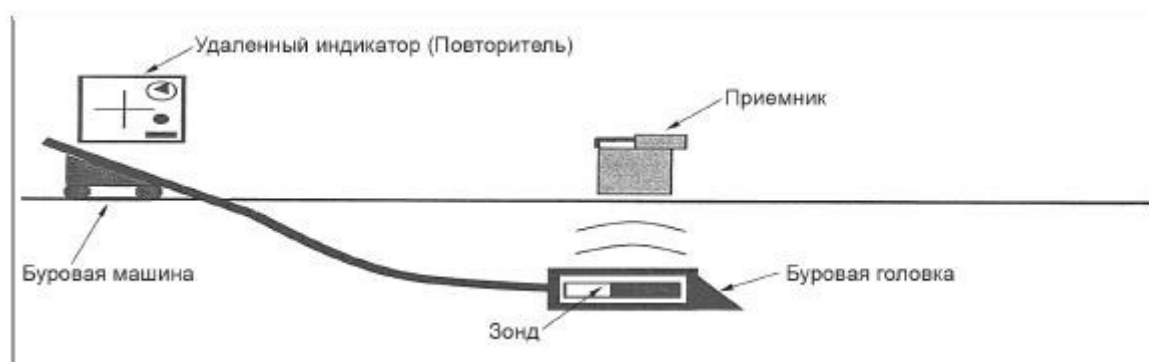


Рисунок А.2 - Схема действия электромагнитной системы подземной локации

А.5.3 При наличии значительных помех измерениям, снижающих точность электромагнитного способа локации, при проходке скважин большой протяженности (когда может не хватить заряда аккумуляторных батарей), а также в условиях местности, не позволяющих размещать приемник точно над излучателем, целесообразно применять кабельный способ локации. При этом способе данные о положении буровой головки в текущий момент времени от измерительного зонда, размещаемого за буровой головкой, передаются на управляющий компьютер по кабелю, который продевается внутри каждой штанги при проходке пилотной скважины. По этому же кабелю осуществляется электропитание погружного измерительного зонда.

А.5.4 Погрешность прибора для измерений глубины должна быть в пределах 5%. При работе в зонах с высоким уровнем помех, искажающих результаты измерений глубины, а также при необходимости высокоточных измерений следует вести контроль проходки пилотной скважины по значениям уклона буровой головки. Погрешность измерений продольного уклона для высокоточной прокладки должна быть не более 0,1% (1 мм по вертикали на 1 м по горизонтали).

Примечание – К объектам, для которых необходимы высокоточные измерения, в первую очередь относятся самотечные водопроводные и канализационные коммуникации.

А.6 Дополнительное оборудование для протягивания трубопровода

А.6.1 В качестве дополнительного оборудования, обеспечивающего проведение работ по протягиванию в сложных инженерно-геологических условиях, а также при

большой длине и диаметре прокладываемого трубопровода, могут быть использованы гидравлические доталкиватели труб или усилители тяги.

А.6.2 Доталкиватель труб монтируется в месте выхода скважины и сборки трубопровода. Технология работ с применением доталкивателя на первых этапах: проводится пилотное бурение и выполняется требуемое число предварительных расширений диаметра скважины. На стадии протягивания трубопровода доталкиватель применяется в дополнение к силе тяги буровой установки и должен обеспечивать проталкивающие усилия в направлении буровой установки. За счет использования объединенной мощности установки ГНБ и доталкивателя достигается оптимальное распределение усилий на различных стадиях протяжки.

А.6.3 Усилитель тяги используется как дополнительное навесное оборудование для увеличения тягового усилия на буровых штангах при совместной работе с установкой ГНБ. При этом установка ГНБ должна обеспечивать вращение штанг, расположенных внутри узла зажима установки. Применение усилителей тяги рекомендуется при прокладке труб большого диаметра легкими установками и при работе в стесненных условиях.

Приложение Б
(обязательное)

**Задание на проектирование закрытого перехода, сооружаемого методом
горизонтального направленного бурения**

(наименование титула линейного объекта)	
Перечень основных данных и требований	Содержание требований
1 Общие данные	
1.1 Основание для проектирования	
1.2 Вид строительства (новое строительство, перекладка, реконструкция)	
1.3 Требования по вариантной и конкурсной разработке	
1.4 Особые условия строительства линейного объекта (инженерно-топографические характеристики участков строительства)	
1.5 Основные технико-экономические показатели линейного объекта (вид инженерной коммуникации, общая протяженность, материалы трубопроводов)	
1.6 Обоснования для проектирования ЗП ГНБ (технические условия, протоколы обследования местности, иные требования и согласования заинтересованных сторон)	
1.7 Основные технико-экономические показатели ЗП ГНБ	
1.8 Инженерные изыскания - Инженерно-геодезические изыскания - Инженерно-геологические изыскания - Инженерно-гидрометеорологические изыскания - Инженерно-экологические изыскания	
1.9 Указания о выделении очередей строительства и пусковых комплексов, их состав	
1.10 Исходно-разрешительная документация, предоставляемая Заказчиком	
1.11 Исходные данные, получаемые проектной организацией	
2 Основные требования к проектным решениям	
Перечень проектной документации	Требования и объемы проектирования
2.1 Инженерные изыскания	
2.2 Технологические и конструктивные решения ЗП ГНБ	
2.3 Проект организации строительства ЗП ГНБ	
2.4 Мероприятия по охране окружающей среды	
3 Дополнительные требования	

3.1 Количество экземпляров проектной документации, передаваемой Заказчику	
3.2 Необходимость представления проектной документации на электронных носителях	
3.3 Указания о необходимости согласований проектной документации	
3.4 Сроки проектирования	
3.5 Требования по разработке сметной документации	
3.6 Прочие требования	

(подписи ответственных исполнителей)

(должность)

(подпись)

(инициалы, фамилия)

(должность)

(подпись)

(инициалы, фамилия)

Приложение В (обязательное)

Снижение рисков проблемных технологических и аварийных ситуаций при прокладке коммуникаций методом горизонтального направленного бурения

В.1 Виды и классификация рисков

В.1.1 Риски возникновения последующих проблемных аварийных ситуаций ГНБ закладываются еще при проведении инженерных изысканий, проектировании трассы и конструкции трубопровода, проведении подготовительных работ.

В.1.2 При проведении инженерных изысканий возможны:

- недостаточный объем и отсутствие комплексного подхода (5.1);
- неточности геологических изысканий, приводящие к искаженным данным по типам проходимых слоев грунта, их мощности, физико-механическим характеристикам, уровням и режимам подземных вод (5.3);
- ошибки топографической съемки и построения инженерно-топографического плана (5.2);
- неправильное определение положения существующих коммуникаций.

В.1.3 На стадии проектирования из-за неполноты исходных данных и недостаточной проработки проекта возможны риски ошибок:

- в построении трассы перехода (5.6.2);
- оценке поверхностных деформаций;
- в определении конструкции перехода (приложение Г)
- в подборе буровой установки, штанг, бурового инструмента, характеристик и состава бурового раствора (6.11).

В.1.4 На стадии строительства из-за непредвиденных геотехнических условий, ошибок проектно-технологических решений, влияния активных и пассивных помех системы локации, нарушений в технологии производства работ, возможен риск возникновения технологических проблем и аварийных ситуаций, включая:

- потерю бурового инструмента;
- отклонения от проектной трассы бурения;
- обрушение скважины;
- просадки или подъем поверхности;
- выход бурового раствора на поверхность, в водоем, в подземные сооружения и коммуникации по трассе бурения вследствие избыточного давления подачи раствора, недостаточной глубины покрытия;
- загрязнение грунтовых вод химическими и полимерными добавками к буровым растворам (кальцинированная сода, полимеры, активные и моющие вещества);
- загрязнение природной (городской) среды отработанным раствором и шламом в местах расположения строительных площадок;
- повреждения трубопровода из-за превышения предельно допустимого значения усилия протяжки по прочности трубы;
- повреждения защитного покрытия труб;
- недостаточность усилия тяги буровой установки;
- заклинивание трубопровода при протягивании.

Основные проблемные или аварийные ситуации, их причины и последствия приведены в таблице В.1.

Таблица В.1 - Проблемные и аварийные ситуации

Характеристика проблемной или аварийной ситуации	Возможные причины	Возможные последствия
Потери бурового раствора, нарушение его циркуляции	<ul style="list-style-type: none"> - Проницаемые и/или трещиноватые породы вдоль трассы бурения; - слоистость и разломы пород; - чрезмерное давление подачи бурового раствора; - недопустимые отклонения траектории бурения; - превышение скорости проходки 	Поглощение бурового раствора, различные по объему выходы на поверхность, попадание в подземные сооружения и коммуникации
Фильтрация бурового раствора непосредственно в водоток	<ul style="list-style-type: none"> - Проницаемые и/или трещиноватые породы вдоль трассы бурения; - слоистость и разломы пород; - чрезмерное давление подачи бурового раствора; - недопустимые отклонения траектории бурения 	Мутность воды и донные отложения с возможными отрицательными последствиями для водоема, рыбы и водопользователей ниже по течению
Обрушение скважины, размыв грунтовых полостей по трассе бурения	<ul style="list-style-type: none"> - Несоответствие технологии производства работ инженерно и гидрогеологическим условиям; - оползневые процессы; - эрозия или осадки грунта 	Осадки поверхности, смещения зданий и сооружений
Остановка бура, застрявшая буровая колонна	<ul style="list-style-type: none"> - Обрушение скважины вдоль трассы бурения; - наличие набухающей высокопластичной глины, валунов, бентонитовых сланцев, угольных пластов и др.; - деформация/поломка бурового инструмента 	Проведение земляных работ для извлечения оборудования. Вероятны осадки грунта
Застрявший при протягивании трубопровод (расширитель)	<ul style="list-style-type: none"> - Обрушение скважины вдоль трассы бурения, деформация/поломка бурового инструмента; - недостаточное расширение ствола; - повреждение/разрыв стыка труб; - недостаточная мощность буровой установки; - возникновение "гидрозамка" 	Вероятны осадки, бурение новой скважины
Поврежденная труба или защитное покрытие	<ul style="list-style-type: none"> - Недостаточное расширение ствола; - обрушение скважины вдоль трассы бурения; - отсутствие/недостаточность/неисправность роликовых опор или направляющих на площадке трубной стороны; - чрезмерно крутой угол входа или выхода; - недостаточный радиус изгиба плети трубопровода; - превышение значения предельно допустимого усилия протягивания по прочности трубы; - валуны, гравий, искусственные включения; обсадная труба в скважине 	Прокладка нового перехода
Примечание – При аварийной ситуации буровой инструмент, вся скважинная сборка или часть трубопровода могут быть потеряны. Извлечь оставленное в скважине оборудование в большинстве случаев технически возможно, однако следует сопоставить стоимость и трудоемкость этих работ, связанных чаще всего с раскопками поверхности, со стоимостью оставленного оборудования.		

В.2 Снижение рисков

В.2.1 Для предотвращения или снижения рисков возникновения технологических проблем и аварийных ситуаций со стороны организации-производителя работ по ГНБ требуется:

- анализ результатов инженерных изысканий и проектной документации, при необходимости, проведение экспертизы и корректировки проекта в части построения оптимальной трассы бурения, включая углы входа и выхода, радиусы изгиба, заглубление, длины участков и др.;
- применение надежного оборудования и технологии, соответствующей инженерно-геологическим условиям;
- контроль неукоснительного выполнения требований нормативных документов;
- входной контроль материалов и изделий;
- применение эффективных буровых растворов в объемах, достаточных для пилотного бурения, расширения скважины и протягивания трубопровода;
- своевременное и оперативное реагирование на изменения инженерных и гидрогеологических условий проходки, включая корректировку состава бурового раствора и технологии бурения, проведение дополнительных мероприятий по обеспечению производства работ, применение вспомогательного оборудования и др.;
- операционный контроль выполнения работ;
- не допускать перерыва между последовательным расширением бурового канала и протягиванием трубопровода, а также в процессе протягивания;
- привлекать к проведению работ квалифицированный персонал, прошедший специальное обучение;
- предусматривать дополнительные технологические мероприятия по предотвращению аварийных ситуаций в сложных инженерно-геологических условиях;
- рассматривать вероятность устройства резервного перехода и наметить его возможное местоположение.

Примечание - Наилучшим вариантом является участие организации-производителя работ по ГНБ в разработке проекта ЗП.

В.2.2 При расширении бурового канала и протягивании трубопровода возможен риск возникновения перед расширителем "гидрозамка" (гидравлического сопротивления), превышающего мощность тяги буровой установки и возникающего из-за потери циркуляции. Для обеспечения циркуляции и снижения риска возникновения "гидрозамка" необходимо:

- при бурении, расширении и протяжке подавать в скважину достаточное количество бурового раствора, не допуская перерывов;
- ограничивать скорости проходки при бурении пилотной скважины, расширении и протягивании трубопровода;
- использовать расширители, соответствующие гидрогеологическим условиям проходки;
- при невозможности дальнейшей протяжки, извлечь расширитель и выполнить повторное бурение пилотной скважины.

Приложение Г
(обязательное)
Области применения и расчет протягиваемых труб

Г.1 Области применения и характеристики протягиваемых труб

Г.1.1 Вид труб для прокладки подземных инженерных коммуникаций методом ГНБ, их характеристики, необходимость и тип защитного покрытия труб, длины и особенности комплектации протягиваемых звеньев следует определять в соответствии с заданием на проектирование, требованиями нормативных документов для конкретного типа прокладываемой коммуникации, результатами изысканий по трассе перехода.

Г.1.2 Стальные трубы следует применять для прокладки методом ГНБ:

- водопровода на переходах под железными и автомобильными дорогами, через водные преграды и овраги, на участках с расчетным внутренним давлением более 1,5 МПа, в соответствии с СНиП РК 4.01-02;
- водоотведения (в качестве напорных труб) в соответствии с СН РК 4.01-03;
- тепловых сетей в соответствии с МСН 4.02-02;
- газопроводов в соответствии с СН РК 4.03-01 и СП РК 4.03-101;
- технологических трубопроводов в соответствии с СН 527-80 и СП РК 3.05-103;
- защитных футляров, внутри которых затем прокладываются коммуникационные трубы или кабели в оболочках.

Г.1.3 Для подземной бестраншейной прокладки тепловых сетей (магистральных, распределительных и квартальных) применяются стальные трубы и фасонные изделия с тепловой изоляцией из пенополиуретана в полиэтиленовой или металлополимерной защитной оболочке (трубы с ППУ – ПЭ изоляцией), соответствующие ГОСТ 30732. Оболочка должна предохранять ППУ изоляцию от механических повреждений, воздействий влаги, диффузии и обеспечивать защиту трубы от коррозии.

Г.1.4 В качестве защитных футляров, как правило, следует использовать стальные трубы, соответствующие ГОСТ ISO 3183. Наружная поверхность футляра покрывается изоляцией усиленного типа в заводских, базовых или трассовых условиях.

Г.1.5 Трубы из полимерных материалов следует применять для прокладки методом ГНБ трубопроводов хозяйственно-питьевого водоснабжения и водоотведения в соответствии с СНиП РК 4.01-02 и СН РК 4.01-03, сетей газораспределения при давлении природного газа до 0,6 МПа включительно внутри поселений и до 1,2 МПа включительно - как межпоселковые линии различного назначения, в соответствии с СН РК 4.03-01 и СП РК 4.03-101, технологических трубопроводов наружным диаметром до 1200 мм, предназначенных для транспортирования жидких и газообразных веществ в соответствии с ВСН 440-83 и СП РК 3.05-103.

При соответствующем обосновании, допускается использовать полимерные трубы повышенной прочности в качестве защитных футляров.

Г.1.6 В числе полимерных, как правило, применяются полиэтиленовые и полипропиленовые трубы. В отдельных случаях допускается применение труб из полиэтилена армированного стальным сетчатым каркасом (металлопластовые) или синтетическими нитями, из многослойного полиэтилена полиэфирных материалов, стеклопластика и др.

Примечание – Расчетные характеристики применяемых труб следует принимать в соответствии с НД на трубы.

Г.1.7 Для прокладки методом ГНБ футляров, напорных трубопроводов, транспортирующих воду, в том числе для хозяйственно-питьевого водоснабжения, при

температуре от 0°С до 40°С, а также другие жидкие и газообразные вещества, к которым полиэтилен химически стоек, следует применять трубы по ГОСТ 18599 из ПЭ 80 при SDR 9,0; 11,0 и 13,6, а также ПЭ 100 при SDR 11,0; 13,6 и 17,0.

Примечания

В ГОСТ 18599, СТ РК ГОСТ Р 50838 и ГОСТ 23161-2012 приведены классификация и маркировка труб по сериям S и стандартному отношению SDR, значения которых определяются по формулам:

$$SDR = \frac{d_H}{s}, \quad (Г.1)$$

$$s = \frac{SDR - 1}{2} \quad (Г.2)$$

где d_H - наружный диаметр трубы, мм;

s - толщина стенки трубы, мм.

Г.1.8 Полиэтиленовые трубы сетей газораспределения должны соответствовать ГОСТ Р 50838. Многослойные полимерные (металлополимерные и армированные синтетическими нитями) трубы и металлические соединительные детали для газопроводов должны соответствовать нормативным документам на конкретную продукцию.

Г.1.9 Для газопроводов диаметром до 160 мм включительно рекомендуется применять длинномерные полиэтиленовые трубы, не требующие соединений. При необходимости выполнения соединений сварку следует выполнять по 6.7.7.

Г.1.10 При прокладке трубопроводов в условиях абразивных пород и твердых включений, в горной местности, в мерзлых грунтах разных типов, а также в других условиях, требующих дополнительной защиты от повреждений поверхности трубопроводов и его изоляции, следует применять трубы с защитной (композитной, полипропиленовой, стеклопластиковой и др.) оболочкой, либо предварительное протягивание защитного футляра.

Трубы с защитным утяжеляющим композитным (бетонным) покрытием целесообразно применять для предотвращения всплытия трубопровода в буровом канале при протягивании, для строительства подводных переходов, а также переходов под железными и автомобильными дорогами, под аэродромными покрытиями, при пересечении существующих коммуникаций.

Г.1.11 Трубы из ВЧШГ допускается применять для прокладки методом ГНБ коммунальных и промышленных систем водоснабжения и водоотведения.

Г.1.12 Для прокладки сборных трубопроводов из ВЧШГ методом ГНБ следует применять трубы из высокопрочного чугуна с учетом требований ГОСТ ISO 2531.

Г.1.13 Для сборки трубопровода следует применять гибкие усиленные соединения, обеспечивающие отклонения звеньев труб от линейного направления и выдерживающие расчетные тяговые усилия. Для предотвращения деформаций и разрыва соединений необходимый радиус изгиба трубопровода должен обеспечиваться путем устройства нескольких сгибаний вдоль оси.

Г.1.14 Для прокладки методом ГНБ рекомендуется использовать:

- трубы из ВЧШГ с внутренним цементно-песчаным покрытием, внешним цинковым или цинко-алюминиевым покрытием и завершающим эпоксидным или на основе синтетических смол покрытием.

Примечание - В качестве дополнительной защиты от механических повреждений при протягивании в условиях абразивных пород и твердых включений используется полиэтиленовый рукав;

- гибкие раструбно-замковые соединения звеньев труб, прочность которых обеспечивается распределением осевой нагрузки вокруг раструба и ствола трубы.

Г.2 Особенности расчета протягиваемых труб

Г.2.1 Проверочный расчет на прочность труб и их соединений при протягивании трубопровода выполняется из условия

$$\sigma_{npN} \leq R_y, \quad (\text{Г.3})$$

где σ_{npN} - продольное осевое растягивающее напряжение в стенке трубы от протягивания трубопровода с учетом упруго-изогнутых участков, МПа;

R_y - расчетное сопротивление растяжению материала труб и стыковых соединений, МПа.

Г.2.2 Суммарные растягивающие напряжения σ_{npN} , МПа, возникающие в стенке трубы при протягивании по буровому каналу, определяются по формуле

$$\sigma_{npN} = \frac{10^3 P_n}{\pi \cdot s \cdot (d_H - s)} + \frac{E \cdot d_H}{2 \cdot 10^3 \cdot R_H}, \quad (\text{Г.4})$$

где P_n - усилие протягивания трубопровода, кН,

E - модуль упругости материала трубы, МПа;

R_H - радиус изгиба трассы прокладки трубопровода, м.

Г.2.3 Расчетное сопротивление растяжению материала труб R_y , МПа, следует определять в соответствии с требованиями по проектированию конкретного вида коммуникаций на основе минимального значения нормативного временного сопротивления и предела текучести материала труб и стыковых соединений (по НД) с учетом нормированных значений сопротивлений и коэффициентов надежности по материалу, коэффициентов надежности по назначению трубопровода и условий работ.

Г.2.4 Максимально допустимое усилие протягивания трубопровода P_n , кН, полиэтиленовых труб диаметром до 1200 мм по ГОСТ 18599, приведены в таблице Ж.1 приложения Ж.

Г.2.5 Максимально допустимое усилие протягивания P_n , кН, сборных трубопроводов из ВЧШГ следует определять с учетом устанавливаемых производителем прочностных характеристик труб и стыковых соединений.

Приложение Д
(информационное)

Составы типовых комплексов оборудования и производственной бригады

Д.1 Рекомендуемые составы типовых комплексов основного и дополнительного оборудования, а также технического и инфраструктурного оснащения в зависимости от класса применяемой буровой установки ГНБ приведены в таблице Д.1

Таблица Д.1 - Рекомендуемый состав оборудования комплекса, элементы технического и инфраструктурного оснащения, необходимые для производства работ по технологии ГНБ

Наименование оборудования	Число единиц оборудования для буровой установки ГНБ класса			
	Мини	Миди	Макси	Мега
Установка ГНБ в комплекте с буровым инструментом и контрольной локационной системой	1	1	1	1
Установка для приготовления и подачи бурового раствора (растворный узел)	1	1	1-2	1-2
Полевой набор приборов для подбора и контроля состава бурового раствора	Один комплект	Один комплект	Один комплект	Один комплект
Установка для регенерации бурового раствора	-	1	1	1
Специальный транспорт для подвоза воды	1	1-2	4-8	5-10
Специальный транспорт для вакуумной экскавации и перевозки бурового шлама (илососные машины)	1	2-4	4-8	5-10
Грузовой трейлер для транспортирования установки ГНБ и основного оборудования	1	1-2	2-5	5-10
Грузовой автотранспорт для перевозки дополнительного оборудования и элементов технического оснащения, бентонита и полимеров	2	2	10-15	15-25
Бытовое помещение с биотуалетом	1	1	1-2	1
Контейнер-мастерская (укомплектованный слесарным и электроинструментом, бензопилой, шанцевым инструментом, комплектами запасных частей и расходных материалов и т.п.)	1	1	1	1-2
Автокран либо кран-манипулятор	1	1	2	3
Экскаватор	1	1	2	2
Бульдозер	1	1	2	2
Передвижная дизельная электростанция мощностью 16 кВт и более	1	1	1-2	3
Передвижная электростанция мощностью до 16 кВт	1	1	1	1
Электро- и газосварочное оборудование	По одному комплекту	По одному комплекту	По одному комплекту	По одному комплекту

Таблица Д.1 - Рекомендуемый состав оборудования комплекса, элементы технического и инфраструктурного оснащения, необходимые для производства работ по технологии ГНБ (продолжение)

Наименование оборудования	Число единиц оборудования для буровой установки ГНБ класса			
	Мини	Миди	Макси	Мега
Оборудование для стыковой и муфтовой сварки полимерных трубопроводов	По одному комплекту	По одному комплекту	По одному комплекту	По одному комплекту
Гидравлические ключи	один комплект	один комплект	один комплект	один комплект
Водяной насос	1 шт.	1 шт.	2 шт.	2 шт.
Шламовый насос	1 шт.	1 шт.	2 шт.	2 шт.
Примечания				
1 Для решения производственных задач по конкретному объекту возможно применение дополнительных единиц специальной техники и оборудования (плавательных средств при пересечении водных преград, болотоходной специальной техники, трубоукладчиков, установки для вертикального бурения, грейфера, водолазного оборудования, доталкивателя труб и усилителя тяги, компрессорного оборудования, оборудования для геолокации, трассоискателя и др.).				
2 Число спецтранспорта корректируется в зависимости от дальности перевозки.				

Д.2 Рекомендуемый типовой состав бригады для производства работ по прокладке инженерных коммуникаций методом ГНБ, в зависимости от класса применяемой буровой установки, приведен в таблице Д.2.

Таблица Д.2 - Состав бригады ГНБ

Наименование специалистов	Число специалистов, чел., для работ на буровой установке класса			
	Мини	Миди	Макси	Мега
Начальник бурового комплекса	1	1	1	1
Производитель работ - сменный мастер	1	2	3	3
Геодезист	1	1	1	1
Специалист по подбору и контролю состава бурового раствора	1	2	3	3
Оператор установки ГНБ	1	2	3	3
Оператор раствора-смесительного узла	1	2	3	3
Оператор локатора	1	2	3	3
Водитель водовозной машины	1	1-2	2-4	2-5
Водитель-оператор илососной машины	1	2-4	4-8	5-10
Оператор установки для регенерации бурового раствора	-	1	3	3
Крановщик	-	1	3	3
Экскаваторщик	1	1	3	3
Бульдозерист	-	1	3	3
Разнорабочий	1-2	2-3	4-6	6-12
Водитель грузового автотранспорта, в т.ч. с правом управления автомобилем с прицепом	1	2	4-9	10-18
Примечания				
1 Приведенный состав бригады предполагает круглосуточную работу комплексов с буровыми установками классов Макси и Мега.				

2 Для решения производственных задач по конкретному объекту возможно привлечение дополнительной рабочей силы и квалифицированных специалистов (операторов спецтехники, водолазов, геолокаторщиков, операторов компрессорного оборудования и др.).

3 Работа экскаватора или бульдозера организуется в круглосуточном режиме для ликвидации возможных выбросов (воды, грязи, раствора) и нарушений скважины в точках входа/выхода.

Приложение Е
(информационное)

Типовые характеристики защитного композитного покрытия

Е.1 ЗКП предназначено для защиты антикоррозионного, теплоизоляционного, гидроизоляционного покрытия труб, а также самих труб от механических повреждений при их транспортировании, а также прокладке и эксплуатации различных видов инженерных коммуникаций. ЗКП предотвращает всплытие трубы за счет ее утяжеления.

Е.2 ЗКП может быть применено для стальных, чугунных, полимерных и композитных труб наружным диаметром от 100 до 2000 мм, соответствующих проектно-техническим требованиям для прокладки ЗП.

Е.3 Состав и технические характеристики ЗКП приведены в таблице Е.1.

Таблица Е.1 - Состав и технические характеристики ЗКП

	Наименование характеристики	Значение
1	Состав покрытия	Цементно-полимерно-песчаная смесь в оболочке
2	Армирование покрытия	Полиэтиленовая фибра, арматурный каркас
3	Толщина одного слоя покрытия, мм	15-130
4	Плотность покрытия, кг/м	1900-3400
5	Предел прочности материала покрытия при сжатии, МПа	Не менее 40
6	Допускаемый радиус изгиба трубы с покрытием, м	Не менее 1200
7	Водопоглощение материала покрытия, % по массе	Не более 5%
8	Морозостойкость по ГОСТ 10060	Не менее F100
9	Тип оболочки	Стальная, стальная оцинкованная, сталеполимерная, полимерная
10	Сплошность покрытия	Полное заполнение пространства между трубой и оболочкой

Е.4 Конструкция труб с ЗКП приведена на рисунке Е.1. ЗКП охватывает трубопровод по всей наружной поверхности за исключением концов труб длиной a_1 от 250 до 500 мм. Концы изолируются при сборке трубопровода.

Е.5 Трубы поставляются с ЗКП, нанесенным в заводских условиях. Совместно с трубами должны поставляться комплекты материалов для защиты сварных соединений, предназначенные для установки на участки, прилегающие к кольцевому сварному соединению, на которые не нанесено ЗКП.

Е.6 Типовые значения погонной массы ЗКП для труб различных диаметров представлены в таблице Е.2. При производстве труб с ЗКП, по требованию потребителя, могут подбираться различные значения толщины и плотности покрытия.

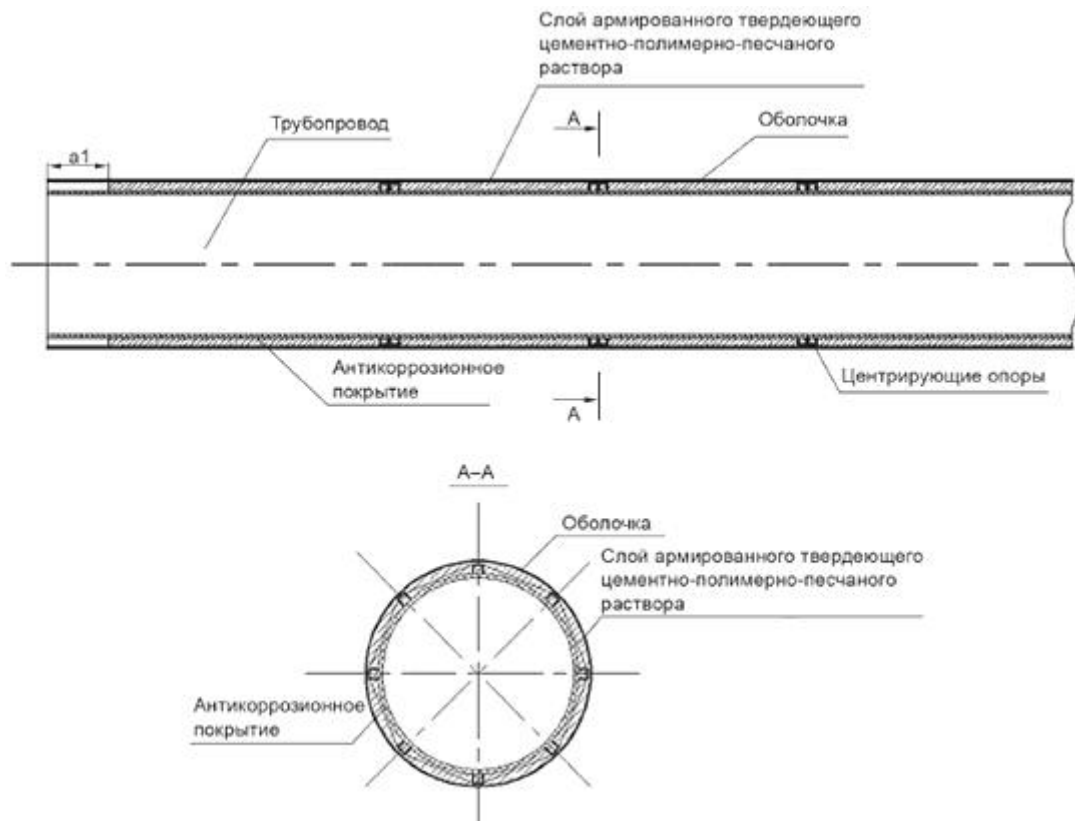


Рисунок Е.1 - Конструкция трубы с ЗКП

Таблица Е.2 - Типовые значения погонной массы ЗКП

Наружный диаметр покрываемой трубы, мм	Масса 1 пог.м покрытия, кг
159	22
219	31
273	40
325	50
377	58
426	66
530	79
720	105
820	111
1020	134
1220	170
1420	201

Примечание - Для труб диаметром более 1420 мм, масса 1 пог. м покрытия определяется по данным производителя.

Е.7 Области эффективного применения ЗКП при прокладке подземных трубопроводов методом ГНБ являются:

- горная местность;
- сложные геологические условия (скальные, обломочные, щебеночные и галечные грунты), в том числе в сейсмических зонах, требующие предотвращения повреждений поверхности трубопроводов, изоляционных и теплогидроизоляционных покрытий трубопроводов;
- подводные переходы, обводненная и заболоченная местность;
- мерзлые грунты по ГОСТ 25100;

- переходы под железными и автомобильными дорогами;
- зоны пересечения и сверхнормативного сближения со зданиями и сооружениями повышенного и нормального уровней ответственности, коммуникациями.

Приложение Ж
(информационное)

Допуски по усилиям протягивания полиэтиленовых труб

Таблица Ж.1 - Допустимые усилия протягивания, кН, полиэтиленовых труб из ПЭ 80 и ПЭ 100 по ГОСТ 18599

Средний наружный диаметр трубы, мм	Размерное отношение наружного диаметра к толщине стенки							
	17		13,6		11		9	
	ПЭ 80	ПЭ 100	ПЭ 80	ПЭ 100	ПЭ 80	ПЭ 100	ПЭ 80	ПЭ 100
40	2,5	3,2	2,5	3,2	3,3	4,2	4,2	5,3
50	3,3	4,2	4,2	5,3	5,8	7,4	6,7	8,4
63	5,8	7,4	7,5	9,5	8,4	10,5	10,9	13,7
90	11,7	14,7	15,0	18,9	17,5	22,1	20,9	26,3
110	18,4	23,1	21,7	27,3	26,7	33,6	31,7	39,9
125	22,5	28,4	28,4	35,7	34,2	43,1	40,9	51,5
140	28,4	35,7	35,1	44,1	42,6	53,6	50,9	64,1
160	37,6	47,3	45,9	57,8	55,9	70,4	66,8	84,0
180	47,6	59,9	58,5	73,5	70,1	88,2	91,0	114,5
200	58,5	73,5	71,8	90,3	86,8	109,2	104,4	131,3
225	74,3	93,5	91,0	114,5	110,2	138,6	131,9	165,9
250	91,0	114,5	111,9	140,7	135,3	170,1	162,8	204,8
280	114,4	143,9	140,3	176,4	169,5	213,2	204,6	257,3
315	145,3	182,7	177,9	223,7	214,6	269,9	258,9	325,5
355	184,5	232,1	225,5	283,5	272,2	342,3	328,2	412,7
400	233,8	294,0	285,6	359,1	346,5	435,8	416,7	524,0
450	296,4	372,8	361,6	454,7	438,4	551,3	526,9	662,6
500	116,1	146,0	446,7	561,8	541,1	680,4	649,6	816,9
560	458,4	576,5	560,3	704,6	678,0	852,6	815,0	1024,8
630	581,2	730,8	708,9	891,5	859,2	1080,5	1031,2	1296,8
710	737,3	927,2	900,1	1131,9	1091,3	1372,4	-	-
800	935,2	1176,0	1142,3	1436,4	1384,4	1740,9	-	-
900	1183,2	1487,9	1445,4	1817,6	-	-	-	-
1000	1462,9	1839,6	1785,2	2244,9	-	-	-	-
1200	2104,2	2646,0	-	-	-	-	-	-

Примечания

1 При расчетном сопротивлении для ПЭ 80 $R_y=0,5$ $\sigma_T=8,35$ МПа.

2 При расчетном сопротивлении для ПЭ 100 $R_y=0,5$ $\sigma_T=10,5$ МПа.

3 σ_T - предел текучести для материала труб.

Приложение И (обязательное)

Расчет необходимого объема и количества компонентов бурового раствора

И.1 Необходимый для производства буровых работ объем приготавливаемого бурового раствора $V_{\text{приг}}$, м³, составляет:

$$V_{\text{приг}} = V_{\text{н}} + V_{\text{бр}} \cdot K_{\text{р}}, \quad (\text{И.1})$$

где $V_{\text{н}}$ - необходимый начальный объем бурового раствора, м³;

Примечание – Начальный объем бурового раствора, в зависимости от применяемого оборудования для его приготовления и подачи, принимается:

- от 3 до 8 м³ - при эксплуатации установок классов Мини и Миди (таблица А.1 приложения А);

- от 20 до 50 м³ - при эксплуатации установок классов Макси и Мега (таблица А.1 приложения А);

$V_{\text{бр}}$ - расчетный объем бурового раствора;

$K_{\text{р}}$ - коэффициент учета потерь бурового раствора, в зависимости от используемой системы регенерации, принимается от 0,1 до 0,5. Если система регенерации проектом не предусматривается, то $K_{\text{р}} = 1$.

И.2 При эксплуатации установок классов Мини и Миди (таблица А.1, приложение А) определяется общий расчетный объем бурового раствора на все этапы производства работ $V_{\text{бр}}$, м³, включая проходку пилотной скважины, расширение, калибровку и протягивание по формуле:

$$V_{\text{бр}} = 0,785 \cdot d_p^2 \cdot (L + \delta) \cdot F, \quad (\text{И.2})$$

где d_p - наибольший диаметр расширения скважины (бурового канала), м;

L - расчетная длина скважины по профилю перехода, м;

δ - возможное увеличение фактической длины бурового канала (перебур);

F - грунтовый коэффициент расхода бурового раствора (таблица И.1).

Примечания

1 Грунтовый коэффициент расхода бурового раствора F учитывает увеличение его объема по сравнению с объемом бурового канала для обеспечения бурения в грунтах различной крепости, технологической циркуляции, поглощение раствора грунтом и определяет расчетный объем бурового раствора, необходимого для эффективной очистки 1 м³ бурового канала.

2 При изменении грунтовых условий по сравнению с проектными необходимый объем бурового раствора может корректироваться по результатам работ.

Таблица И.1

Грунтовые условия бурения			Значение грунтового коэффициента расхода бурового раствора, F
Мягкие породы (грунты I- III групп)	I группа	Пески (не плавунны), супеси без гальки и щебня; суглинки лессовидные; мел слабый; торф; растительный слой без древесных корней; лесс	3
		Илы, глины текучие и пластичные	5
	II группа	Супеси плотные; суглинок твердый; мергель рыхлый; суглинок плотный; мел	4
		Глины тугопластичные; плавун	5
	III группа	Песчано-глинистые породы с примесью до 20% мелкой (до 3 см) гальки или щебня; лесс плотный; пески плотные; алевролиты глинистые слабцементированные; песчаники, сцементированные глинистым и известковым цементом; мергель; мел плотный	5
		Глины с прослоями (до 5 см) слабцементированных песчаников и мергелей, полутвердые, мергелистые, загипсованные, песчанистые; глины плотные; дресва; магнезит; плавун напорный; гипс тонкокристаллический, выветрелый	6
Средние породы (грунты IV- V групп)	IV группа	Мерзлые водоносные пески/ил/торф	5
		Песчаники глинистые; гипс кристаллический; мергель плотный; алевролиты плотные, глинистые; неплотные известняки и доломиты; магнезит плотный	6
		Глины твердые, моренные отложения без валунов	7
	V группа	Мерзлые породы: песок крупнозернистый, дресва, ил плотный, глины песчаные; песчаники на известковистом и железистом цементе; алевролиты; аргиллиты; доломиты мергелистые; известняки; конгломерат осадочных пород на песчано- глинистом цементе	6
		Галечник мерзлый, связанный глинистым или песчано-глинистым материалом с ледяными прослойками; ангидрит весьма плотный; мрамор	7
		Галечник мелкий из осадочных пород, галечно- щебенистые и дресвяные породы; глины аргиллитоподобные, твердые; фосфориты желваковые; цементный камень	8

Таблица И.1 (продолжение)

Грунтовые условия бурения			Значение грунтового коэффициента расхода бурового раствора, <i>F</i>
Твердые породы (грунты VI-VII групп)	VI группа	Конгломерат осадочных пород на известковистом цементе; песчаники полевошпатовые кварцево-известковистые; алевролиты с включением кварца; известняки плотные доломитизированные	7
		Ангидрит плотный; доломиты плотные; опоки; аргиллиты, слабокремненные; моренные отложения с валунами	8
		Глины твердые мерзлые; глины плотные с прослоями доломита и сидеритов; апатиты, скарны эпидото-кальцитовые; колчедан сыпучий; сидериты	9
	VII группа	Конгломераты с галькой (до 50%) изверженных пород на песчано-глинистом цементе	9
		Конгломераты осадочных пород на кремнистом цементе; песчаники кварцевые; известняки окварцованные; аргиллиты окремненные; фосфоритовая плита; кимберлиты базальтоподобные	10 и более
Крепкие породы (грунты VIII-XII групп)	VIII-XII группы	Фосфориты плотные; граниты; колчедан; базальты; кремнистые известняки/сланцы/песчаники; валуны; кремль; яшмы и т.д.	-
Примечание - В трещиноватых породах грунтовой коэффициент расхода бурового раствора может быть увеличен до 1,5 раз.			

И.3 При эксплуатации установок классов Макси и Мега (см. таблицу А.1 приложения А) расчетный объем бурового раствора $V_{бр}$, м³, необходимо определять для каждого этапа производства работ по И.3.1-И.3.5.

И.3.1 Расчетный объем бурового раствора на этап проходки пилотной скважины $V_{пил}$, м³, определяется по формуле

$$V_{пил} = \frac{Q_{пил}}{v_{пил}} \cdot 60 \cdot (L + \delta) \cdot f_{пот} \quad (И.3)$$

где $Q_{пил}$ - интенсивность подачи бурового раствора на пилотное бурение, м³/мин, принимается в зависимости от длины перехода, от 0,2 до 1 м³/мин, а при использовании винтового забойного двигателя - до 2 м³/мин (таблица И.2);

$v_{пил}$ - расчетная механическая скорость бурения пилотной скважины, м/ч, принимается по 6.5.6;

L - расчетная длина скважины по профилю перехода, м;

δ - возможное увеличение фактической длины бурового канала (перебур);

$f_{пот} = 1,2$ - коэффициент учета расхода бурового раствора на сопутствующие технологические операции (СПО, промывка инструмента и другие).

Таблица И.2

Длина участка, м	0-300	300-500	500-1000	1000-1500	1500-1700
Гидромонитор					
$Q_{плл}$, м ³ /мин	0,2	0,3	0,5	0,7	1,0
Винтовой забойный двигатель					
$Q_{плл}$, м ³ /мин	0,7	0,8	1,0	1,5	2,0
Примечание - Использовать среднее значение, в зависимости от длины участка.					

И.3.2 Расчетный объем бурового раствора на этап расширения скважины $V_{расш}$, м³, определяется по формуле

$$V_{расш} = t_{расш} \cdot 60 \cdot Q_{расш} \cdot f_{пот}, \quad (И.4)$$

где $t_{расш}$ - время расширения в расчете на длину перехода, ч;

Примечание - В качестве $t_{расш}$ принимается чистое время бурения при расширении (мото-часы работы буровой установки), без учета времени на смену бурового инструмента, СПО и других технологических остановок;

$Q_{расш}$ - интенсивность подачи бурового раствора при расширении, м³/мин.

Примечание - Интенсивность подачи бурового раствора при расширении, $Q_{расш}$, м³/мин, принимается численно равной не менее значения текущего расширения $D_{расш}$, м, $f_{пот}$ – И.3.1.

И.3.3 Расчетный объем бурового раствора на калибровку скважины – $V_{кал}$, м³

$$V_{кал} = \frac{Q_{кал}}{v_{кал}} \cdot 60 \cdot (L + \delta) \cdot f_{пот}, \quad (И.5)$$

где $v_{кал}$ - скорость протягивания калибра, м/ч, принимается, как правило, в 1,5-3 раза выше скорости последнего расширения;

$Q_{кал}$ - интенсивность подачи бурового раствора при калибровке, м³/мин, принимается соответствующей $Q_{расш}$ на последнем этапе расширения.

И.3.4 Расчетный объем бурового раствора на протягивание трубопровода $V_{зат}$, м³

$$V_{зат} = \frac{Q_{зат}}{v_{зат}} \cdot 60 \cdot (L + \delta) \cdot f_{пот}, \quad (И.6)$$

где $Q_{зат}$ - интенсивность подачи бурового раствора при протягивании, м³/мин, принимается соответствующей $Q_{расш}$ на последнем этапе расширения.

$v_{зат}$ - скорость протягивания трубы, м/ч, принимается, как правило, от 30 до 180 м/ч (от 0,5 до 3 м/мин);

Примечание – Скорость протягивания снижается с увеличением диаметра трубы и увеличивается при повышении производительности НВД.

И.3.5 Общий расчетный объем необходимого для производства работ бурового раствора $V_{общ}$, м³, определяется по формуле

$$V_{общ} = V_{плл} + \sum V_{расш} + V_{кал} + V_{зат}, \quad (И.7)$$

И.4 Расчет необходимого количества компонентов бурового раствора на все этапы производства буровых работ для установок классов Мини и Миди или на очередной этап для установок классов Макси и Мега производится по формуле

$$m_i = V_{прнг} \cdot c_i, \quad (И.8)$$

где m_i - количество компонента бурового раствора на соответствующий этап, кг;

c_i - концентрация компонента бурового раствора на соответствующий этап, кг/м³;

$V_{приг}$ – объем приготавливаемого бурового раствора на весь объем или на очередной этап, м³.

И.5 Концентрация компонента c_i устанавливается при разработке рецептуры бурового раствора на соответствующий этап буровых работ.

Примечание – При разработке рецептуры бурового раствора необходимо учитывать особенности этапа бурения, данные геологических изысканий, технические характеристики бурового комплекса, а также рекомендации производителей компонентов бурового раствора.

Приложение К
(обязательное)

Требования к бентонитам, применяемым при горизонтально-направленном бурении

К.1 Бентонит представляет собой природную глину, которая на 70% и более состоит из минерала монтмориллонит. Если в составе глины количество монтмориллонита меньше 70%, то такая глина относится к бентонитоподобным глинам. В ГНБ такой вид глины в качестве основы бурового раствора не используется.

К.2 В качестве основы бурового раствора для ГНБ используется модифицированный бентонит (природный кальциевый или натриевый бентонит, обработанный кальцинированной содой, полимерами или другими химикатами, улучшающими качество суспензии).

К.3 Модифицированный бентонит для ГНБ, разведенный в дистиллированной воде при концентрации 25 г/л (8,74 г/350 мл), должен соответствовать значениям таблицы К.1.

Таблица К.1

Контролируемый параметр	Значение
Показание по шкале вискозиметра при скорости вращения 600 об/мин	Не менее 25
Отношение динамического напряжения сдвига (ДНС) к пластической вязкости	Не менее 1
Показание по шкале вискозиметра при скорости вращения 3 об/мин	Не менее 8
Динамическое напряжение сдвига (ДНС), фунт/100 фут	Не менее 15

К.4 При несоответствии параметров бентонита значениям таблицы К.1 бентонит относится к виду немодифицированных и не пригоден для ГНБ.

Приложение Л
(информационное)

Составы бурового раствора на основе модифицированного бентонита

Таблица Л.1

Наименование компонента	Количество компонента, кг на 1 м ³ воды, для группы грунтов по буримости (см. приложение И)							
	I-III				IV-V			VI-VII
	суглинки, глины разной степени плотности, твердости и пластичности	супеси, пески разной крупности и плотности	алевролиты и песчаники слабосцементированные; выветрелые, мергель; мел разной степени плотности и твердости, выветрелые	суглинки и супеси с примесью мелкой (до 3 см) гальки или щебня до 20%	мерзлые породы: глины и суглинки, супесь, песок разной степени крупности, дресва	галечно-щебенистые грунты, связанные глинистым или другим материалом	твердые горные осадочные породы на песчано-глинистом или другом пористом цементе	твердые горные осадочные породы на известковистом или кремнистом цементе
Кальцинированная сода	0,2-1,5	0,2-1,5	0,2-1,5	0,2-1,5	0,2-1,5	0,2-1,5	0,2-1,5	0,2-1,5
Бентонит модифицированный	0-20	15-60	10-30	20-50	20-60	30-60	20-40	15-30
Частично гидроизолированный полиакриламид (РНРА)	0,5-2,0	-	-	0,5-1,5	-	0-1,0	-	-
Полианионная целлюлоза (РАС)	-	0,3-3,0	0-1,0	0-1,0	0,5-3,0	0,5-2,0	-	-
Ксантан	0-2,0	0,3-2,0	0,5-2,0	1,0-3,0	0,3-3,0	1,0-3,0	1,0-2,0	0,5-1,0
Лубрикант	0-5,0	0-5,0	0-5,0	0-5,0	0-5,0	0-5,0	0-5,0	0-5,0
Примечание – В многокомпонентных системах бурового раствора, где одновременно применяются полимеры разных типов (РАС, РНРА, ксантан) в количестве каждого более 1 кг, рекомендуется применять низковязкие виды полимеров РАС и РНРА.								

Библиография

- [1] СП 341.1325800.2017 Подземные инженерные коммуникации. Прокладка горизонтальным направленным бурением.
- [2] Закон Республики Казахстан от 16 июля 2001 года № 242-ІІ «Об архитектурной, градостроительной и строительной деятельности в Республике Казахстан».
- [3] Закон Республики Казахстан от 7 июня 2000 года № 53-ІІ «Об обеспечении единства измерений»

УДК 624.13

МКС 93.020

Ключевые слова: закрытый подземный переход, прокладка подземных инженерных коммуникаций, метод горизонтально-направленного бурения, буровой раствор, скважина, расширение, трубопровод, протягивание.

Ресми басылым

ҚАЗАҚСТАН РЕСПУБЛИКАСЫ ИНДУСТРИЯ ЖӘНЕ ИНФРАҚҰРЫЛЫМДЫҚ ДАМУ
МИНИСТРЛІГІНІҢ ҚҰРЫЛЫС ЖӘНЕ ТҰРҒЫН ҮЙ-КОММУНАЛДЫҚ
ШАРУАШЫЛЫҚ ІСТЕРІ КОМИТЕТІ

**Қазақстан Республикасының
ЕРЕЖЕЛЕР ЖИНАҒЫ**

ҚР ЕЖ 1.02 -122-2020

**КӨЛДЕНЕҢ БАҒЫТТАЛҒАН БҰРҒЫЛАУ АРҚЫЛЫ ИНЖЕНЕРЛІК
КОММУНИКАЦИЯЛАРДЫ ТӨСЕУ**

Басылымға жауаптылар: «ҚазҚСҒЗИ» АҚ

050046, Алматы қаласы, Солодовников көшесі, 21

Тел./факс: +7 (727) 392-76-16 – қабылдау бөлмесі

Издание официальное

КОМИТЕТ ПО ДЕЛАМ СТРОИТЕЛЬСТВА И ЖИЛИЩНО-КОММУНАЛЬНОГО
ХОЗЯЙСТВА МИНИСТЕРСТВА ИНДУСТРИИ И ИНФРАСТРУКТУРНОГО РАЗВИТИЯ
РЕСПУБЛИКИ КАЗАХСТАН

**СВОД ПРАВИЛ
Республики Казахстан**

СП РК 1.02-122-2020

**ПРОКЛАДКА ИНЖЕНЕРНЫХ КОММУНИКАЦИЙ ГОРИЗОНТАЛЬНО-
НАПРАВЛЕННЫМ БУРЕНИЕМ**

Ответственные за выпуск: АО «КазНИИСА»

050046, г. Алматы, ул. Солодовникова, 21

Тел./факс: +7 (727) 392-76-16 – приемная