

МИНИСТЕРСТВО СТРОИТЕЛЬСТВА ПРЕДПРИЯТИЙ
НЕФТЯНОЙ И ГАЗОВОЙ ПРОМЫШЛЕННОСТИ

ВСЕСОЮЗНЫЙ НАУЧНО-ИССЛЕДОВАТЕЛЬСКИЙ ИНСТИТУТ
ПО СТРОИТЕЛЬСТВУ МАГИСТРАЛЬНЫХ ТРУБОПРОВОДОВ
ВНИИСТ

руководство

ПО ВЫБОРУ ОПТИМАЛЬНОЙ ТЕХНОЛОГИИ
ПРОИЗВОДСТВА ЗЕМЛЯНЫХ РАБОТ
ПРИ СООРУЖЕНИИ ЛИНЕЙНОЙ ЧАСТИ
МАГИСТРАЛЬНЫХ ТРУБОПРОВОДОВ

Р 361-79

Москва 1981

МИНИСТЕРСТВО СТРОИТЕЛЬСТВА ПРЕДПРИЯТИЙ
НЕФТЯНОЙ И ГАЗОВОЙ ПРОМЫШЛЕННОСТИ

ВСЕСОЮЗНЫЙ НАУЧНО-ИССЛЕДОВАТЕЛЬСКИЙ ИНСТИТУТ
ПО СТРОИТЕЛЬСТВУ МАГИСТРАЛЬНЫХ ТРУБОПРОВОДОВ
ВНИИСТ

руководство

ПО ВЫБОРУ ОПТИМАЛЬНОЙ ТЕХНОЛОГИИ
ПРОИЗВОДСТВА ЗЕМЛЯНЫХ РАБОТ
ПРИ СООРУЖЕНИИ ЛИНЕЙНОЙ ЧАСТИ
МАГИСТРАЛЬНЫХ ТРУБОПРОВОДОВ

Р 361-79

Москва 1980

УДК 621.643.002.2 (083.96)

В настоящем Руководстве освещены вопросы по выбору оптимальных вариантов выполнения земляных работ при строительстве линейной части магистральных трубопроводов, осуществляемых в различных природно-климатических и грунтовых условиях.

Руководство разработано на основании изучения отечественного и зарубежного опыта производства земляных работ при сооружении линейной части магистральных трубопроводов.

Кроме того, были использованы результаты анализа и обобщения прогрессивных методов ведения земляных работ в СССР и за рубежом с применением новых машин и механизмов, внедренных в практику строительства в последние годы; при этом были со-поставлены экономические показатели различных вариантов с учетом требований качественного выполнения работ и темпов их проведения.

Руководство предназначено для специалистов строительных организаций миннефтегазстроя, ведущих выполнение земляных работ при сооружении линейной части магистральных трубопроводов.

Руководство составили: кандидаты техн. наук В.П.Ментюков, И.А.Борисенков; инженеры В.А. Коршиков, Н.Г.Феофилова (ВНИИМСТ) при участии М.Б. Ледянкина (Главтрубопроводстрой).

Замечания и предложения просьба направлять по адресу: 105058, Москва, Окружной проезд, 19, ВНИИМСТ, ЛТОС.



Всесоюзный научно-исследовательский институт по строительству магистральных трубопроводов (ВНИИМСТ), 1980

ВНИИСТ	Руководство по выбору оптимальной технологии производства земляных работ при сооружении линейной части магист- ральных трубопроводов	P 361-79
--------	--	----------

I. ОБЩИЕ ПОЛОЖЕНИЯ

I.I. В современных условиях, когда строительство магистральных трубопроводов осуществляется поточным методом крупными механизированными комплексами, для повышения эффективности и качества строительства весьма важное значение имеет оптимизация выполнения земляных работ линейной части сооружения. Эта оптимизация требует учета использования новых землеройных машин, механизмов и технологий их применения, а также прогрессивных приемов ведения работ потока.

В 1976 г. ВНИИСТом было разработано "Руководство по оптимальной технологии и организации поточно-механизированного строительства магистральных трубопроводов" (М., ВНИИСТ, 1976), в котором освещена прогрессивная технология всех строительных процессов и предусмотрена оснащенность специализированных бригад современными машинами и механизмами.

Указанное Руководство находит применение в строительных организациях миннефтегазстроя, при этом выявились необходимость оптимизации одного из важнейших видов работ - земляных работ, определяющих во многом темп выполнения всего комплекса строительства трубопровода.

Это вызвано как появлением новых типов землеройной техники, требующей учета ее места в технологическом комплексе всего потока, так и изменением нормативных и руководящих документов в области строительства магистральных трубопроводов.

Вместе с тем применение на практике разработанной ранее руководящей и методической документации по технологии строи-

Внесено лабораторией технологии и организа- ции строительства магистральных трубо- проводов (ЛТОС)	Утверждено ВНИИСТом 30.07.1979 г.	Разрабо- тано впервые
---	--------------------------------------	-----------------------------

тельства линейной части трубопроводов позволило накопить некоторый опыт, обеспечивающий возможность отыскания оптимальных вариантов земляных работ с учетом их выполнения в различных природно-климатических и грунтовых условиях. Указанная оптимизация обеспечивает возможность повышения эффективности и качества выполнения земляных работ с нанесением меньшего ущерба окружающей среде и с соблюдением требований техники безопасности на более высоком уровне. Но в то же время необходимо помнить, что выбор метода разработки траншеи, а также типа и количества землеройных машин, необходимых для выполнения заданных объемов работ, зависит от конкретных условий строительства и производится в строгой увязке с принятыми темпами и сроками выполнения земляных работ, обеспечиваемыми минимальными затратами труда и средств и устанавливается технико-экономическим расчетом.

В поточном строительном производстве успех работ определяется не отдельной, даже высокопроизводительной машиной, а согласованностью действия всего комплекса машин, каждая из которых может и не работать на пределе своей максимальной производительности. В этих условиях возникает острая необходимость в технико-экономическом анализе при выборе как отдельных землеройных машин, так и при комплектовании их в колонны. На основе этого анализа осуществляется выбор оптимального варианта механизации этого процесса строительного производства. Таким образом, под оптимизацией выполнения земляных работ линейной части сооружения магистральных трубопроводов понимается выбор оптимального состава землеройной техники и ее комплектование в колонну, вписывающуюся в общий поток строительства трубопроводов соответствующего диаметра, применительно к различным природно-климатическим и грунтовым условиям с максимальным технико-экономическим эффектом.

1.2. Как известно, главный объем земляных работ при сооружении линейной части магистрального трубопровода составляют работы по рывью и засыпке траншей. Именно эти работы являются основными, обеспечивающими темп, неразрывность и успех поточного строительного производства.

1.3. Технические характеристики механизмов и машин, предлагаемых для производства земляных работ, приведены в приложениях I – 15.

Расшифровка марок одноковшовых и роторных экскаваторов дана в приложениях I6 и I7.

2. МАШИНЫ И МЕХАНИЗМЫ ДЛЯ ВЫПОЛНЕНИЯ ЗЕМЛЯНЫХ РАБОТ

2.1. Выполнение определенного вида земляных работ даже при наличии конкретного комплекса машин может быть осуществлено различными методами, которые могут быть конкурентноспособными. Для сравнения конкурирующих вариантов и отыскания среди них оптимального необходимо иметь критерии оптимизации. Для выполнения землеройных работ таким критерием может быть выбрана стабильная производительность одной машины или колонны машин, работающих в составе потока, обеспечивающая заданную производительность всего потока.

2.2. При производстве земляных работ на строительстве магистральных трубопроводов используется как общестроительная землеройная техника (бульдозеры, скреперы, одноковшовые экскаваторы), так и специализированная, применяемая только при сооружении линейно протяженных объектов (роторные траншейные экскаваторы, роторные траншеессыпватели), а также вспомогательные механизмы (механические рыхлители, перфораторы, бурильные машины).

2.3. Марка экскаваторов подбирается в соответствии с диаметром прокладываемого трубопровода и геотехнических характеристик разрабатываемых грунтов.

2.4. Выбор одноковшовых экскаваторов производят так же, как и роторных, учитывая диаметр трубопровода. С увеличением диаметра трубопровода емкость ковша выбранного экскаватора должна повышаться. Емкость ковша подбирается также с учетом характеристик разрабатываемых грунтов. В средних и тяжелых грунтах применяют экскаваторы с ковшами нормальной емкости, а в легких - с ковшом повышенной емкости.

2.5. При разработке траншеи на слабонесущих грунтах применяют экскаваторы, имеющие увеличенную опорную поверхность соприкосновения с грунтом за счет уширения или удлинения ходовой части. К таким экскаваторам относятся: ТЭ-3М - с гибкой

подвеской рабочего органа, МТП-71 и ЭО-4221 с жесткой подвеской рабочего органа. Эти экскаваторы способны работать на торфяниках с нагрузкой на грунт 0,18 кгс/см².

2.6. Скреперы на строительстве магистральных трубопроводов применяются относительно редко, главным образом при возведении насыпей под дороги и трубопроводы, а также при больших объемах планировочных работ (например в барханных песках). Применяют как полуприцепные и прицепные скреперы типа Д-374А, так и самостоятельные типа Д-375М, имеющие емкость ковшей 6-9 м³.

2.7. При строительстве дорог, точной планировке полосы, устройстве канал, отсыпке насыпей из боковых резервов, устройстве полок, а также при уплотнении снежного покрова и очистке полотна дороги от снега применяются, главным образом, самоходные грейдеры типа Д-144, Д-265, Д-598А. Для повышения производительности машины на ней устанавливают специальный удлинитель с целью увеличения длины отвала. Используются также автоматизированные грейдеры типа ДЗ-31 и ДЗ-61А, обеспечивающие повышение производительности труда в 1,3-2 раза по сравнению с обычными грейдерами.

2.8. При выполнении планировочных работ, устройстве дорог и расчистке трассы; возведении насыпей, устройстве постелей и полок, разработке и засыпке траншей применяют бульдозеры различных классов, а именно: 1,4-3 т; 6-10 т; 15-25 т.

2.9. При использовании бульдозеров для работы в плотных, мерзлых или некрепких скальных грунтах на них, кроме отвала, устанавливается навесное оборудование типа рыхлителей с одним, двумя или тремя зубьями. Особенно это относится к бульдозерам иностранных марок. На некоторых бульдозерах рыхлительные устройства могут поворачиваться в горизонтальной плоскости в обе стороны на 15°.

2.10. Для засыпки траншей используют бульдозеры, драглайны, особенно применение их эффективно при работе на болотах. Для выполнения работ по засыпке траншеи в различных условиях и особенно в мерзлых грунтах должны применяться траншеезасыпатели типа ТР-351. Этот траншеезасыпатель способен брать грунт для засыпки не только из отвалов грунта, но из вскрытого мягкого грунта глубиной до 45 см. При необходимости эта машина может осуществить рытье пионерной траншеи шириной 3,5 м и на ту же ширину выполнять рекультивационные работы.

В качестве базовой машины здесь используется трактор К-70I, а гусеничная часть - от трактора Т-130.

2.II. Для производства работ по бурению шпуров и скважин в скальных и мерзлых грунтах используют различного типа перфораторы и буровые установки.

Легкие перфораторы (массой до 18 кг) типа ПР-13Л и ПР-18Л применяются для бурения шпуров в слабых скальных грунтах.

В скальных грунтах средней крепости бурения шпуров глубиной до 2,5 м осуществляется перфораторами средней массы (до 30кг) типа ПР-20, ПР-22, ПР-23, ПР-24ЛБ, ПР-30ЛБ, ПРО-30Л, ПР-30К. Для бурения шпуров глубиной более 2,5 м в породах средней крепости и крепких используются тяжелые колонковые перфораторы типа КЦм-4.

2.I2. К буровым установкам, нашедшим более широкое применение в трубопроводном строительстве в скальных грунтах, относятся: БМ-276, БМ-253, БМ-254, БТС-2, ША-2 и др.

Использование этих машин существенно повышает эффективность буровых работ. Наибольшее применение из этих машин в трубопроводном строительстве имеют БМ-276, БМ-253, БМ-254, которые обеспечивают возможность бурения шпуров и скважин в скальных грунтах У-УШ категорий по буримости и в мерзлых грунтах. Эти машины вращательного бурения идентично устроены и имеют по два буровых шпинделя, расположенных на расстоянии 1 м друг от друга, и смещены относительно друг от друга на 0,6 м.

Бурение крепких пород осуществляется трехшарошечными долотами типа 76 ОК, в мерзлых грунтах - резцами, армированными твердыми сплавами ВК-8В или ВК-15.

Для буровой машины БМ-276 базовым является трактор Т-100МЗ, БМ-253 - трактор Т-130Г, а БМ-254 - трелевочный трактор ТДТ-55А.

Машина БМ-254 обеспечивает возможность бурения как вертикальных, так и наклонных скважин, а также скважин, расположенных ниже подошвы машины, что позволяет обурывать дно траншеи. Для обеспечения работы этих машин требуется подача сжатого воздуха от компрессоров типа ДК-9М или ДК-10.

2.I3. Для бурения скважин в мерзлых грунтах под установку свайных опор, а также для бурения скважин при производстве взрывных работ в скальных грунтах применяют буровые станки

ТБС и ИТБС термомеханического принципа действия, имеющие набор рабочих органов различных диаметров (от 150 до 600 мм). Работа станка - со скоростью 25-30 м/ч основана на принципе ослабления прочности мерзлого грунта при помощи огнеструйных горелок и механической разработки грунта резцами или шарошками. При работе в скальных грунтах горелка отключается.

3. ТЕХНОЛОГИЧЕСКИЕ СХЕМЫ ПРОИЗВОДСТВА ЗЕМЛЯНЫХ РАБОТ

ОБЩИЕ ПОЛОЖЕНИЯ

3.1. Основным способом прокладки магистральных трубопроводов в предварительно разработанных траншеях является подземный. Поэтому в дальнейшем будут рассмотрены вопросы, связанные с разработкой траншей.

3.2. Размеры и профили траншей для магистральных трубопроводов устанавливаются проектом в зависимости от диаметра сооружаемого трубопровода, способа его закрепления в проектном положении, от рельефа местности, грунтовых и других условий. Ширина траншеи на криволинейных участках увеличивается по сравнению с прямолинейными участками.

Глубина траншеи при прокладке магистральных трубопроводов принимается равной диаметру трубы плюс необходимая величина засыпки грунта над ней, которая предусматривается проектом и должна быть (согласно СНиП II-45-75) не менее:

при диаметре до 1000 мм - 0,8 м;

" " 1000 мм и более - 1 м;

на болотах или торфяных грунтах, подлежащих осушению, - I, I м;

в песчаных барханах, считая от нижних отметок межбарханных оснований, - I м;

в скальных грунтах, болотистой местности при отсутствии проезда автотранспорта и сельскохозяйственных машин - 0,6 м.

Ширину траншеи по низу следует принимать не менее:

$D + 300$ мм - для трубопроводов диаметром до 700 мм;

$1,5D$ - для трубопроводов диаметром 700 мм и более.

При диаметрах трубопроводов 1200 и 1400 мм и при траншеях с откосом более 1:0,5 ширину траншеи по низу допускается уменьшать до величины $D + 500$ мм, где D - условный диаметр трубопровода.

3.3. Разработка траншей должна опережать изоляцию и укладку трубопровода. Время опережения зависит от характеристики грунтов и не должно превышать 3-5 дней, чтобы предотвратить заплывание траншей.

3.4. Целесообразность прокладки трубопроводов через болота большой протяженности в летнее время обосновывается технико-экономическими расчетами и определяется проектом организации строительства магистрального трубопровода.

Болота глубокие и большой протяженности с низкой несущей способностью торфяного покрова следует проходить зимой.

В зимний период в результате промерзания грунта значительно увеличивается его несущая способность, что позволяет использовать обычную землеройную технику (роторные и одноковшовые экскаваторы) без применения устройств, снижающих удельное давление на грунт.

На участках с глубоким промерзанием торфа работы следует выполнять комбинированным способом: рыхление мерзлого слоя - буровзрывным методом и разработка грунта до проектной отметки - одноковшовым экскаватором.

3.5. Темпы ведения земляных работ в зимнее время должны быть строго синхронизированы с темпами изоляционно-укладочных работ, допуская разрыв между этими работами не более 2-х дней. При опережении земляных работ даже на 2-3 дня отвал грунта может смерзнуться, и его придется разрыхлять или потребуется присыпка уложенного трубопровода другим грунтом перед обратной засыпкой.

3.6. Технико-экономические характеристики применяемых вариантов при разработке траншей в различных условиях приведены в табл. I-6 настоящего Руководства.

Подсчет машиносмен, трудозатрат и приведенных затрат, указанных в таблицах, выполнен с учетом нормативной производительности роторных и одноковшовых экскаваторов.

ВЫПОЛНЕНИЕ РАБОТ В НОРМАЛЬНЫХ УСЛОВИЯХ

3.7. Нормальными условиями, с точки зрения строительства магистральных трубопроводов, являются местности с уклонами до 8°, с устойчивыми грунтами I–IV категорий, с малым количеством препятствий, с прямолинейным или малой кривизной направлением будущей траншееи.

3.8. Разработка траншей в нормальных условиях производится роторными траншейными экскаваторами, марку которых подбирают в зависимости от размеров траншеи.

Для рыва траншей в грунтах I–IV категорий при строительстве магистральных трубопроводов указанных ниже диаметров используются экскаваторы следующих марок:

$D = 529$ мм – ЭТР-162, ЭТР-224;

$D = 720$, 820 мм – ЭТР-204;

$D = 1020$ мм – ЭТР-223;

$D = 1220$ мм – ЭТР-231;

$D = 1420$ мм – ЭТР-231A, ЭТР-253, ЭТР-253A, ЭТР-254.

3.9. На участках производства земляных работ по разработке траншеи, где невозможно или нецелесообразно использовать роторные экскаваторы, работы ведутся одноковшовыми экскаваторами.

К таким участкам относятся: выраженная холмистая, сильно пересеченная местность; местность, неоднократно прерывающаяся различными преградами, в том числе и водными; участки местности с повышенной влажностью, обводненные участки; участки кривых вставок трубопроводов; участки мягких грунтов с включением валунов; участки перемычек, в том числе и между захватками роторных экскаваторов.

3.10. Основным способом разработки траншей в нормальных условиям принят способ, при котором около 40% протяженности траншеи разрабатывается роторными траншейными экскаваторами и около 60% – одноковшовыми экскаваторами (вариант Ia).

Другим способом разработки траншей в нормальных условиях рекомендуется способ, при котором роторный экскаватор, подходя к концу захватки, не выходит из забоя, а продолжает работу и передвижение по оси траншеи до соединения разрабатываемой траншеи с траншееей, образованной впереди идущим экскаватором. После этого второй по ходу движения экскаватор подни-

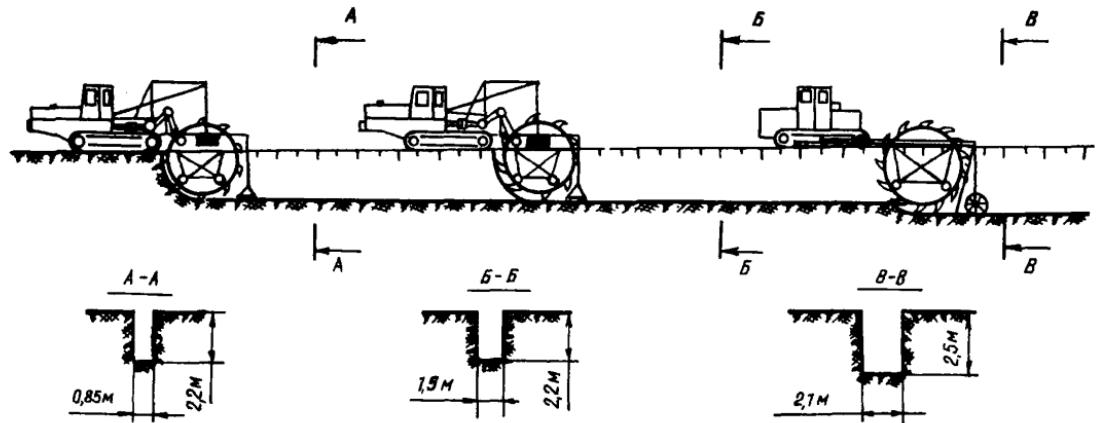


Рис. I. Последовательный способ разработки траншей путем прохода нескольких роторных экскаваторов

мает рабочий орган в транспортное положение и выезжает из траншеи по инвентарному настилу, предварительно уложенному краном-трубоукладчиком поперек траншеи. В случае необходимости выхода экскаватора в сторону отвала грунта его на этом участке разравнивают или сдвигают бульдозером на ширину, равную ширине прохода машины. С одного участка на другой щиты перевозятся на автомашине (вариант Iг).

Для производства работ по рывью траншеи в нормальных условиях в плотных грунтах (ракушечниках, плотных глинах) для трубопроводов больших диаметров может применяться способ разработки траншей путем последовательного прохода нескольких роторных экскаваторов (вариант Iб). При этом варианте роторные экскаваторы выполняют 60% работ, а одноковшовые экскаваторы - 40% (рис. I).

3.11. При рывье траншей одноковшовые экскаваторы с ковшом обратная лопата работают захватами, длина каждой из которых, как правило, выбирается равной дневной производительности выбранного экскаватора. Экскаватор перемещается на новую захватку в конце рабочего дня или во время пересмены звеньев.

3.12. Грунт разрабатывают лобовым забоем. При этом экскаватор, вынимая грунт перед собой, отсыпает его в отвал, который располагается параллельно траншее.

При этом, для малых диаметров трубопроводов применяют экскаваторы ЗО-5015А, 90-3322, З-302Г, З-304В с объемом ковша 0,4 м³; для средних и больших диаметров - З-652Б, 90-4123, ЗО-412I, МТП-7I, 90-422I, ТЭ-ЗМ, З-100IID и некоторые другие с объемом ковша 0,6-1,6 м³.

3.13. На участках с повышенной влажностью грунтов используются одноковшовые экскаваторы с увеличенной опорной поверхностью, к которым относятся: 90-422I (МТП-7I) и ТЭ-ЗМ - (вариант IIa).

3.14. Кроме вышеописанных разделенных способов производства работ по рывью траншеи роторными и одноковшовыми экскаваторами, применяют два способа комбинированной разработки грунтов:

одноковшовыми экскаваторами и бульдозерами;

роторными экскаваторами и бульдозерами.

3.15. Способ разработки траншеи одноковшовым экскаватором и бульдозером (вариант IIб) рекомендуется применять в различных

грунтовых условиях (за исключением обводненных грунтов), в которых нельзя использовать роторные экскаваторы. Этот способ рекомендуется использовать и в нормальных условиях в целях уменьшения объема разработки грунта, выполняемого одноковшевыми экскаваторами, и для увеличения (при необходимости) глубины разработки траншеи.

Сущность способа заключается в том, что бульдозер разрабатывает пионерную траншею максимально возможной глубины, в которой перемещается один или несколько одноковшовых экскаваторов, дорабатывающих эту пионерную траншею до проектных отметок.

Бульдозером разрабатывается 40% грунта, одноковшовым экскаватором – 60%. Для $D = 1420$ мм – соответственно 35 и 65%.

Ширина пионерной траншеи должна быть не менее ширины гусеничного хода экскаватора. Глубина траншеи должна равняться высоте поворотной платформы экскаватора. Для экскаваторов типа ЭО-4121 он составляет 0,9 м, для экскаватора Э-652 – 1,0 м. При большей глубине пионерной траншеи для поворотной платформы экскаватора необходимо разработать полку шириной 1–1,5 м на стороне, противоположной отвалу грунта.

При разработке пионерной траншеи поперечными проходами бульдозера необходимость в разработке полки отпадает.

Разработку пионерной траншеи следует выполнять послойно, преимущественно продольными проходами. В нормальных грунтах целесообразно применять бульдозеры с поворотными отвалами. Один бульдозер может отрыть пионерную траншею заданной глубины для нескольких одноковшовых экскаваторов, количество которых определяется конкретными условиями ведения работ. Этот состав машин является рабочим комплектом, число которых принимают исходя из заданного сменного или суточного темпа строительного потока.

3.16. Способ устройства траншей роторными экскаваторами и бульдозерами рекомендуется применять преимущественно под трубопроводы больших диаметров в грунтах I–III категорий (вариант I_B).

Применение указанного способа позволяет:
отказаться от внутрисменных перегонов роторных и обслуживающих их одноковшовых экскаваторов;
исключить перемычки между роторными экскаваторами;

14

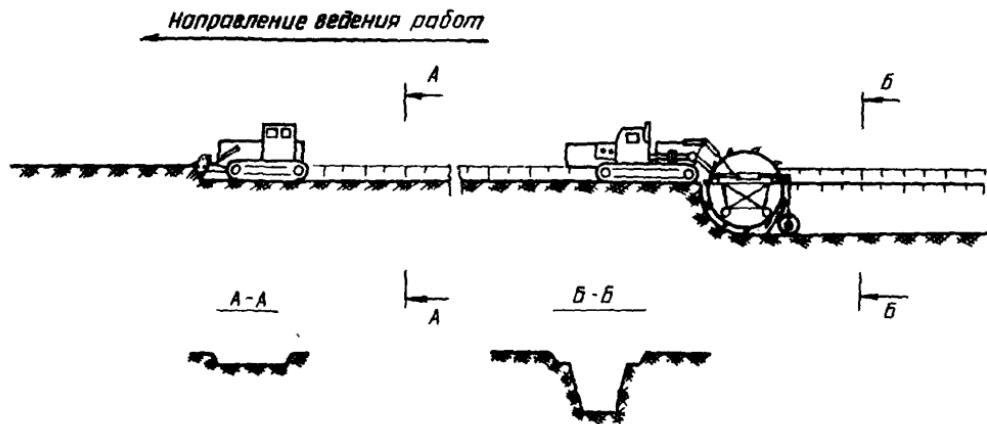


Рис.2. Комбинированный способ разработки траншей с последовательным проходом одного или двух бульдозеров и роторных экскаваторов

освободить одноковшевые экскаваторы, применяемые для разработки перемычек, однако это не исключает применения одноковшовых экскаваторов на других видах работ;

обеспечить возможность разработки более глубоких траншей экскаваторами, имеющими небольшую глубинукопания.

При этом способе один из роторных экскаваторов разрабатывает пионерную траншею неполного профиля, затем с помощью бульдозера меняют ее профиль и доводят ширину траншеи до величины, равной длине отвала бульдозера с уменьшением ее глубины. Второй роторный экскаватор перемещается по траншее, образованной бульдозером, доводя ее размеры до проектных. Роторными экскаваторами разрабатывается 80% объема грунта траншеи, одноковшевыми - 20%.

Для обеспечения поточности разработки траншеи необходимо, чтобы оба роторных экскаватора имели одинаковые рабочие скорости перемещения. При этом их загрузка должна быть одинаковой. При разной мощности экскаваторов загрузка должна быть пропорциональна этим мощностям.

Наиболее широко в данном варианте используется способ, при котором устройство пионерной траншеи глубиной 0,8-1,2 м производится бульдозером, а доработка до проектной отметки выполняется затем роторным экскаватором, перемещающимся по образованному лотку. В этом случае исключаются затраты на использование роторного экскаватора для образования пионерной траншеи (рис.2).

ПРОИЗВОДСТВО РАБОТ НА ОВВОДНЕННЫХ И ЗАБОЛОЧЕННЫХ УЧАСТКАХ

3.17. Болотом (со строительной точки зрения) называется избыточно-увлажненный участок земной поверхности, покрытый слоем торфа мощностью 0,5 м и более.

Участки, имеющие значительное водонасыщение с мощностью торфяной залежи менее 0,5 м, относятся к заболоченным.

3.18. Болота по характеру передвижения по ним строительной техники делят на несколько типов:

Первый - болота, целиком заполненные торфом, допускающие работу и неоднократное передвижение болотной техники с удель-

ным давлением 0,2-0,3 кгс/см², или работу обычной техники с помощью щитов, сланей, либо дорог, обеспечивающих снижение удельного давления на поверхность залежи до 0,2 кгс/см².

Второй - болота, целиком заполненные торфом, допускающие работу и передвижение строительной техники только по щитам, сланям либо по дорогам, обеспечивающим снижение удельного давления на поверхность залежи до 0,1 кгс/см².

Третий - болота, заполненные растекающимся торфом и водой с плавающей торфяной коркой (сплавиной) и без сплавины, допускающие работу только специальной техники с плавучих средств.

3.19. В зависимости от типа болота, способа прокладки, времени строительства и используемой техники назначают следующие схемы ведения земляных работ на болотистых участках: разработка траншей с предварительным выторfovыванием; разработка с применением специальной техники и устройств, снижающих удельное давление на поверхность грунта; разработка траншей в зимнее время после промерзания торфяного покрова; разработка траншей взрывом.

3.20. На болотах с мощностью торфяного слоя до 1 м и подстилающим основанием, имеющим высокую несущую способность, траншея разрабатывается с предварительным выторfovыванием, которое осуществляется бульдозером или одноковшовым экскаватором. Для проведения работы по указанным схемам рекомендуется применять технику в болотном исполнении (с увеличенной опорной поверхностью), например, бульдозеры типа Д-694; экскаваторы типа Э-304Б, Э-304В, ИТП-71, 90-422I. Последующая разработка траншей на полный профиль осуществляется одноковшовым экскаватором по варианту УА при толщине слоя торфа 0,5 м, по варианту УБ при толщине слоя торфа 1,0 м. Ширина образуемой при этом выемки должна обеспечивать нормальную работу экскаватора, перемещающегося по поверхности минерального грунта и разрабатывающего траншее на полную глубину после выторfovывания. Поскольку в период от момента разработки траншеи до укладки в нее трубопровода возможно оплыивание ее откосов, траншея должна разрабатываться на 0,15-0,2 м ниже проектной отметки прокладываемого трубопровода, что должно быть указано в проекте (рис.3).

3.21. На болотистых участках с мощностью торфяной залежи более 1 м и имеющих низкую несущую способность используется

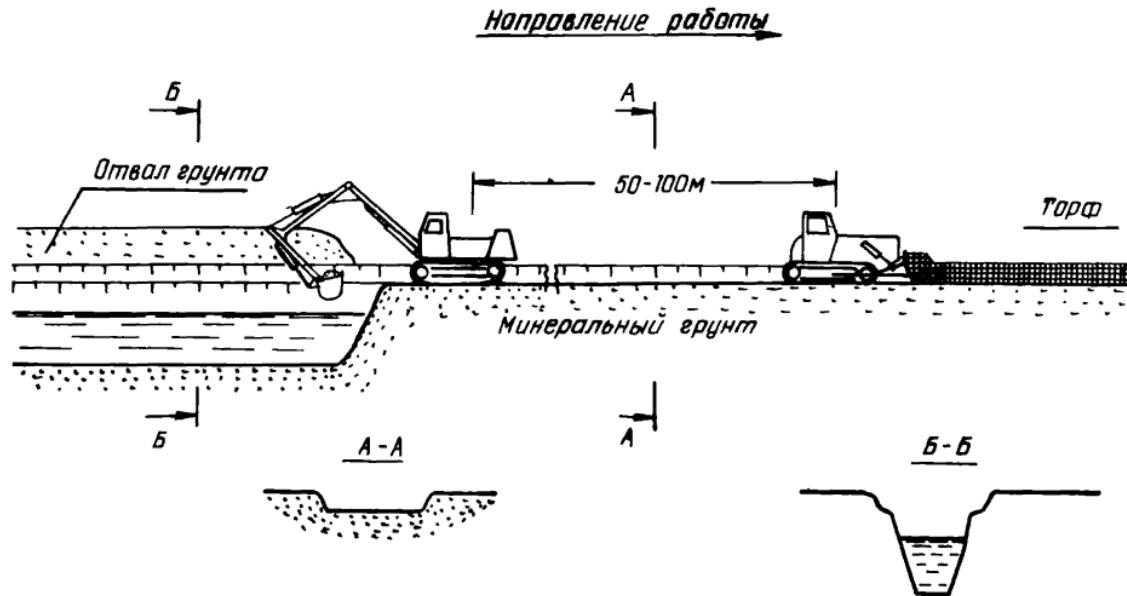


Рис.3. Разработка траншей экскаватором с предварительным выторфовыванием бульдозером

схема разработки траншей с применением специальной техники, щитов или сланей (вариант Дв).

Для разработки траншей на этих грунтах следует использовать экскаваторы типа З-304В, МТП-7I, ТЭ-3М, ЗО-422I, оборудованные обратной лопатой или драглайном. Технология разработки траншеи в этом случае практически не отличается от технологии их в нормальных условиях.

На сильно обводненных участках разработка траншеи может осуществляться экскаватором, установленным на пне-волокуше. В этом случае может использоваться обычный экскаватор.

В процессе работы экскаватор размещается на 5-6 пакетах сланей, а остальные перекладываются по мере его перемещения.

3.22. При разработке траншеи экскаватором, находящимся на пне-волокуше, она перемещается по створу перехода болота с помощью мощного трактора, находящегося на сухом участке (или лебедки) и соединенного с пено-волокушей канатом (вариант Дг). В качестве тягового средства могут быть использованы различные тяжелые тракторы или бульдозеры на базе этих тракторов (рис.4).

3.23. Методы производства работ и используемая техника при засыпке траншей на болотах в летнее время зависят от типа и структуры болот. На болотах I и II типа засыпку траншней осуществляют бульдозерами на болотном ходу (типа Д-694), если движение таких машин обеспечено, либо экскаватором, оснащенным драглайном или обратной лопатой на уширенном ходу (МТП-7I). Может также использоваться экскаватор на обычном ходу на сланях. До засыпки траншеи необходимо предварительно спланировать отвал грунта двумя проходами бульдозера на ширину, обеспечивающую укладку перекидных сланей. Если грунта для засыпки траншеи недостаточно, его следует разрабатывать экскаватором из боковых резервов, которые должны закладываться на расстоянии не менее трех глубин траншеи. Полученный при засыпке избыточный грунт укладывают в надтраншевой валик, высота которого определяется с учетом его осадки.

На глубоких болотах с торфом, имеющим текучую консистенцию, включения сапропелита или покрытых сплавинами (болота III типа), после укладки трубопровода на твердое основание его можно не засыпать.

Направление работы экскаватора

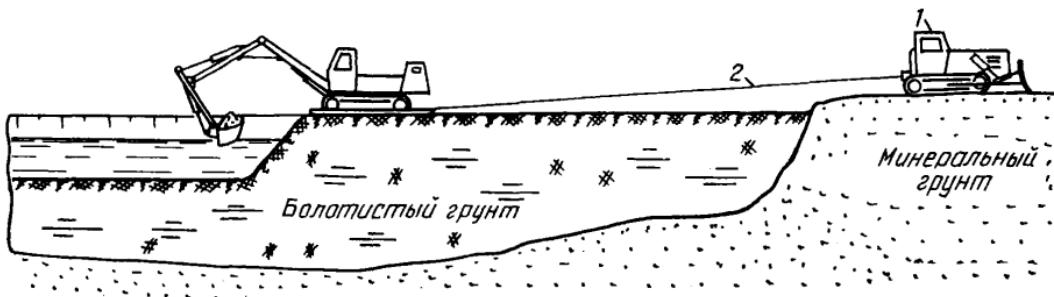


Рис.4. Разработка траншеи на болоте экскаватором, находящимся на пене-волокуше:

1 - бульдозер, перемещающий пену-волокушу; 2 - трос

В зимнее время при смерзании грунта отвала работы по за-
сыпке траншей ведутся одним из методов, характерным для мере-
зых грунтов.

ОСОБЕННОСТИ ПРОИЗВОДСТВА ЗЕМЛЯНЫХ РАБОТ В ЗИМНИХ УСЛОВИЯХ

3.24. При наличии низких температур, снежного покрова и промерзшего грунта производство земляных работ зимой относится к особым условиям ведения работ. Чтобы грунт не промерзал на большую глубину, целесообразно заранее, до начала разработки траншей провести специальные мероприятия.

В районах с обильными снегопадами вдоль оси траншеи уст-
раивается валик из рыхлого снега высотой 0,8-1,5 м и шириной
в 2-2,5 раза больше ширины траншеи по верху. Валик отсыпается
бульдозерами различных марок с широкими отвалами. Предпочти-
тельнее для этой цели использовать бульдозеры в северном исполн-
ении типа ДЗ-27С, ДЗ-34С и другие. Устройство обвалования над
полосой будущей траншеи выполняют за счет сгребания снега с по-
лосы дороги. При отсыпке снега бульдозерами необходимо следить
за тем, чтобы он не уплотнялся на валике, так как с увеличением
плотности теплопроводность снега существенно повышается. Увели-
чения естественного снежного покрова можно достигнуть устройст-
вом щитов снегозадержания.

Осенью вдоль оси траншеи осуществляется предварительная
вспашка верхнего слоя грунта, глубина которой зависит от мест-
ных условий (климата, величины снежного покрова, характеристи-
ки грунтов и т.п.) и сроков производства работ.

В тех случаях, когда разработка траншей в центральной ев-
ропейской части страны намечается на первую треть зимы, грунт
разрыхляют на глубину 35-45 см с последующим борованием на по-
лосе шириной на 1 м больше ширины траншеи. Рыхление грунта вы-
полняется стоечными рыхлителями типа: Д-652А, Д-576Б, ДП-26С,
на базе тракторов класса 25 т и другими.

При выполнении работ по рывью траншей со второй тре-
ти зимы рекомендуется предохранять грунты от промерзания путем
полного рыхления на глубину заложения укладываемого трубопро-
вода, либо на глубину максимального промерзания грунта.

Глубокое рыхление с перемешиванием грунта осуществляют роторным экскаватором и бульдозером любой марки, предназначенных для работ в зимних условиях.

Глубокое предварительное рыхление грунта следует выполнять поздней осенью.

Траншеи без предварительной подготовки грунта разрабатываются в тех случаях, когда имеются технические средства, позволяющие выполнять такие работы в мерзлых грунтах. При глубине промерзания до 0,3 м для разработки траншей используются одноковшовые экскаваторы.

3.25. При глубине промерзания грунта более 0,3-0,4 м перед разработкой его одноковшовым экскаватором грунт необходимо рыхлить механическим или буровзрывным способом.

При использовании буровзрывного способа рыхления мерзлых грунтов работы по рывью траншеи выполняются в указанной ниже последовательности: перфораторами, самоходными буровыми машинами типа БМ-276, БМ-253, БМ-254 или другими буровыми установками, бурят зарядные шпуры или скважины. Расстояние между скважинами и количество рядов скважин или шпуров выбирается в зависимости от грунтовых условий и диаметра сооружаемого трубопровода, далее производится заряжание шпуров и их взрывание, планировка разрыхленного грунта с помощью бульдозера и разработка его одноковшовым экскаватором. Эта схема работ рассматривается в варианте №6. При этом машина для бурения шпуров БМ-253 в мерзлых грунтах используется без компрессора, а в скальных – только с компрессором для удаления сжатым воздухом разбуруиваемых частиц грунта (рис.5).

3.26. При относительно неглубоком промерзании грунта рыхление мерзлого слоя может также осуществляться с помощью мощных механических рыхлителей.

В этом случае работы по рыхлению и разработке грунта ведутся следующим образом:

при глубине промерзания грунта до 0,8 м стоечным рыхлителем разрыхляют грунт на всю глубину промерзания, а затем удаляют его одноковшовым экскаватором. Протяженность разрыхляемого участка принимается равной сменной производительности одноковшового экскаватора во избежание повторного смерзания грунта (рис.6);

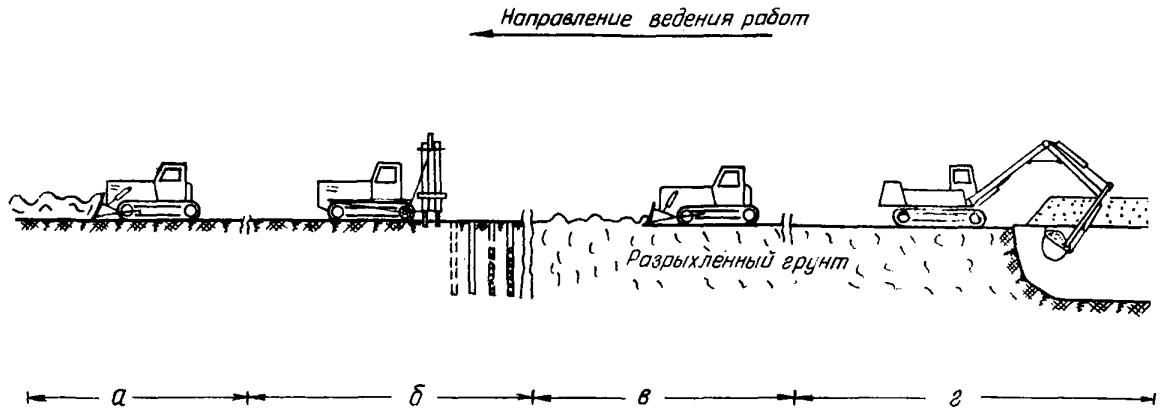


Рис.5. Разработка мерзлых грунтов с предварительным рыхлением их буровзрывным способом:
а - снятие снежного покрова в зоне будущей траншеи; б - производство буровзрывных работ;
в - производство планировочных работ; г - разработка траншей

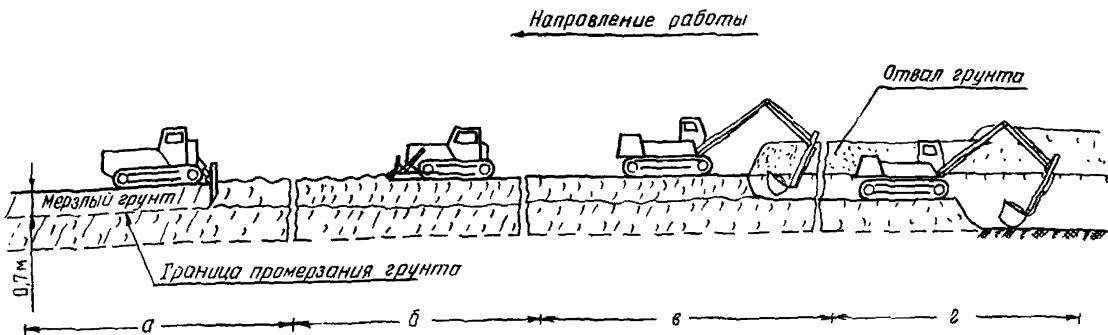


Рис.6. Разработка мерзлых грунтов с предварительным рыхлением их тракторными рыхлителями:
а - рыхление грунта; б - производство планировочных работ; в - разработка разрыхленного
мерзлого грунта; г - разработка траншеи до проектной отметки

при глубине промерзания грунта 0,8-1,0 м рыхление грунта осуществляется стоечным рыхлителем за несколько проходов, затем разрыхленный грунт выбирается бульдозером; разработка оставшегося грунта, имеющего глубину промерзания менее 0,4 м, производится одноковшовым экскаватором (вариант IIa).

Корытообразная траншея, в которой работает экскаватор с гидравлической системой управления типа ЭО-412I, ЭО-432I должна быть глубиной не более 0,9 м. Для экскаваторов с канатно-блочкой системой управления типа Э-652 эта глубина должна быть 1,0 м. Выполнение указанных требований обеспечивает поворот задней части экскаватора над траншееей при выгрузке ковша.

Выемку разрыхленного грунта во избежание повторного смерзания необходимо осуществлять сразу после рыхления.

Во всех случаях разрыхленный грунт необходимо спланировать для удобного прохода одноковшового экскаватора.

3.27. Разработку траншей в грунтах с глубиной промерзания более 1 м можно вести последовательным проходом двух или трех роторных экскаваторов.

Вначале разрабатывают траншеею меньшего профиля, а затем увеличивают ее до проектных параметров, используя более мощные экскаваторы с расширенной ходовой частью (см.рис.I).

При последовательной работе можно использовать либо различные марки роторных экскаваторов, например ЭТР-204 и ЭТР-254 (вариант Ib), либо экскаваторы одной модели, оснащенные рабочими органами разной величины, например, ЭТР-231 или ЭТР-253A.

Перед проходом первого экскаватора в грунтах плотностью более 300 ударов по плотномеру ДорНИИ допускается использовать для разрыхления верхнего мерзлого слоя тяжелые тракторные рыхлители (1-2 шт.).

На участках с высоким стоянием грунтовых вод при определении задела земляных работ необходимо учитывать возможность образования льда в траншее, который может существенно усложнить укладку трубопроводов.

3.28. Засыпка траншей в зимнее время осуществляется различным способом. При поточно-совмещенном строительстве трубопровода, когда трубопровод опускается в траншее непосредственно после ее разработки, обратная засыпка осуществляется бульдозерами, как в обычных условиях.

В случае смерзания грунта отвала, во избежание повреждения изоляционного покрытия, трубопровод необходимо присыпать привозным мягким талым или мелкоразрыхленным мерзлым грунтом на высоту не менее 0,2 м от верха трубы. Дальнейшую засыпку трубопровода, уложенного в траншею, выполняют бульдозерами или роторными траншеезасыпателями, которые могут разрабатывать отвал с промерзанием грунта до 0,4-0,5 м.

Качество засыпки при использовании траншеезасыпателей значительно улучшается благодаря возможности измельчения грунта этими механизмами. С помощью бульдозеров на базе мощных тракторов также можно разрабатывать отвал грунта с промерзанием его до 0,4-0,5 м. При их отсутствии применяются бульдозеры меньшей мощности с навесным рыхлителем или в комплексе со специальными рыхлителями на базе трактора.

3.29. При засыпке трубопроводов больших диаметров объем грунта, который необходимо возвратить, весьма значителен. Поэтому трубопровод сначала засыпается роторным траншеезасыпателем, а затем оставшуюся часть грунта отвала перемещают в траншее бульдозером.

3.30. При полном смерзании грунта отвала засыпка трубопровода может выполняться после разрыхления мерзлого грунта взрывами мелко-шпуровых зарядов или тракторными рыхлителями и другими способами, обеспечивающими качественную засыпку уложенного трубопровода.

ОСОБЕННОСТИ РАЗРАБОТКИ И ЗАСЫПКИ ТРАНШЕЙ ОТТАИВШИМ ГРУНТОМ

3.31. При оттаивании верхнего слоя мерзлого грунта в случае перехода его в пластичное или текучее состояние, затрудняющее ведение земляных работ по рыхлению нижележащего мерзлого слоя, оттаявший слой грунта целесообразно удалить бульдозером или одноковшовым экскаватором, а затем мерзлый слой разрабатывать методами, указанными выше, в пп.3.24-3.27. Работы по снятию оттаявшего слоя целесообразно производить при толщине более 20 см.

3.32. В период наибольшего оттаивания деятельного слоя (при границе оттаивания лежащей ниже отметки дна траншеи) в

зависимости от конкретных условий трассы траншею разрабатывают методами, характерными для ведения работ в нормальных или болотистых грунтах.

для подсчета приведенных затрат в табл. I - 6
(оттаявшие грунты) рассмотрены следующие варианты:

Вариант I_a. Глубина промерзания грунтов - 1,2 м; протаивание грунта сверху - 0,3-0,5 м.

В этом случае бульдозер Д-532С снимает оттаявший слой, а оставшийся мерзлый грунт толщиной 0,8 м разрыхляют механическим рыхлителем на базе трактора ТД-25С. далее разрыхленный грунт планируется бульдозером Д-532С и разрабатывается одноковшовым экскаватором ЭО-412I (рис.7).

Вариант I_b. Глубина промерзания - более глубины траншеи. Протаивание сверху - 0,3-0,5 м.

Бульдозер Д-532С снимает талый слой грунта. Мерзлый грунт разрыхляется буровзрывным способом. Бурение зарядных шпуров производится машиной ВМ-253. Последующая планировка взрывного грунта осуществляется бульдозером Д-532С. Разработка разрыхленного грунта - одноковшовым экскаватором ЭО-412I.

Вариант I_c. Глубина промерзания - больше глубины траншеи, протаивание сверху - 1,2 м.

Бульдозер класса <5 т снимает оттаявший слой грунта. дальнейшая схема работ аналогична варианту I_b.

При наличии достаточно большого количества пластичной фазы грунта для производства работ по засыпке траншеи используют бульдозеры типа Д-694, Д-52I, Д-52IA, Д-522 с увеличенной опорной поверхностью.

При пластичном состоянии дна траншеи подсыпка из мягкого грунта под трубопровод не делается. При наличии необходимого количества талого грунта присыпка трубопровода выполняется этим грунтом, а окончательная засыпка может производиться мерзлым грунтом. В том случае, если нет достаточного количества местного талого грунта, засыпка трубопровода производится, как в мерзлых грунтах, то есть, устройство присыпки осуществляется из привозного мягкого или мелкоразрыхленного мерзлого грунта.

3.33. Засыпка траншеи при данных вариантах разработки производится с использованием обычной техники, предназначенной для этих работ.

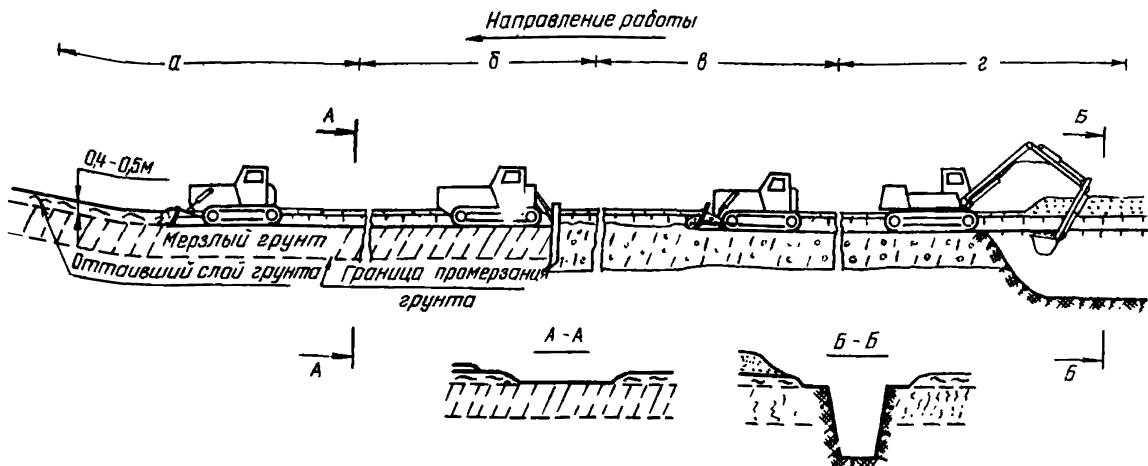


Рис.7. Разработка мерзлого грунта при наличии частично оттаявшего слоя:
 а - снятие оттаявшего слоя в зоне будущей траншеи; б - рыхление мерзлого слоя грунта;
 в - производство планировочных работ; г - разработка траншеи

ПРОИЗВОДСТВО ЗЕМЛЯНЫХ РАБОТ В УСЛОВИЯХ ПЕСЧАНО-БАРХАННОЙ МЕСТНОСТИ

3.34. Строительство трубопроводов в пустынных районах имеет ряд специфических особенностей, предопределемых своеобразием рельефа местности, состоянием грунта и климатическими условиями.

Способы производства земляных работ на участках барханных песков выбирают в зависимости от характера барханов и условий прохождения трассы трубопровода по ним и определяются проектом производства работ.

3.35. На равнинных пустынных участках трассы земляные работы выполняют без проведения значительных планировочных работ; на участках с резко выраженным микрорельефом, как правило, должна производиться планировка.

3.36. Назначение планировочных работ – смягчение продольного профиля трассы трубопровода в целях устранения частых и крутых изгибов его в вертикальной плоскости и создания безопасных и благоприятных условий для работы и передвижения строительных и транспортных машин.

Планировочные работы на участках песчаных барханов выполняются бульдозерами. Количество их определяется характером и объемом земляных работ. Бульдозеры должны быть оборудованы отвалами со специальными открылками. На песчаных грядах работы производятся звеном бульдозеров.

Схемы планировочных работ и расстановку бульдозеров на каждом участке с указанием направления их движения и дальности перемещения грунта назначают с учетом рельефа местности, степени закрепления его растительностью и направления трассы.

3.37. Планировочные работы в песчаных и барханных грунтах выполняются по отметкам межгрядовых понижений или по линии естественного изгиба трубопроводов.

Планировка по отметкам межгрядовых понижений заключается в разравнивании грунта в полосе строительства на уровне установленных отметок и перемещении излишнего грунта за пределы этой полосы. Трубопровод в этом случае укладывается по кривой упругого изгиба ниже отметок межгрядовых понижений на 1,5-2 м от верха трубы.

Планировка по линии естественного изгиба трубопроводов заключается в выравнивании рельефа местности и максимальном использовании естественных возвышений и понижений местности.

3.38. Параметры траншей в песках (глубина, ширина по дну и поверху, крутизна откосов) назначаются проектом в зависимости от диаметра прокладываемого трубопровода, характеристики песков, их плотности, степени закрепленности растительностью.

При разработке траншей для трубопроводов диаметрами: I020, I220, I420 мм в сильно сыпучих песчаных грунтах с крутизной откосов более I:I,25, когда работа и передвижение изоляционно-укладочной колонны возможны только непосредственно в самой траншее, ширина ее по низу должна составлять не менее 6 м.

3.39. Траншеи в песчаных грунтах могут разрабатываться бульдозерами, скреперами, одноковшовыми экскаваторами или роторными экскаваторами.

Неглубокие траншеи (до 1,2 м в сыпучих грунтах и до 1,5 м - во влажных) целесообразно разрабатывать бульдозерами по продольно-поперечной или челночно-поперечной схемам).

3.40. По продольно-поперечной схеме траншея разрабатывается двумя бульдозерами. Продольными ходами первого бульдозера грунт разрабатывается, а поперечными ходами второго - перемещается в отвал (вариант №б, рис.8). Благодаря этому достигается равномерное расположение отвала вдоль траншеи и удобство работ при ее засыпке.

При челночно-поперечной схеме разработка траншеи выполняется двумя бульдозерами, движущимися друг другу навстречу от концов захватки к ее середине. Перемещение разрабатываемого грунта в отвал выполняется третьим бульдозером. Недостатком этой схемы является сосредоточение отвала грунта в одном месте, что впоследствии затрудняет засыпку траншеи.

3.41. В плотных закрепленных и влажных песках траншеи разрабатывают лотковым способом одним бульдозером с перемещением грунта в отвал по кривой. Способ разработки траншей двумя бульдозерами с продольно-поперечной схемой передвижения применяется до вывозки труб на трассу, а лотковый - при наличии труб на бровке траншеи.

Для разработки траншей глубиной более 1,5 м в сыпучих песках применяются одноковшовые экскаваторы, оборудованные ковшами-драглайн увеличенной ёмкости (вариант №а).



Рис.8. Разработка траншей в песках бульдозерами по продольно-поперечной схеме

Отвал сыпучего песчаного грунта следует располагать с подветренной стороны траншеи. Во избежание выдувания грунта профиль отвала рекомендуется сглаживать.

3.42. При устройстве глубоких траншей в сыпучих песках применяют комбинированный способ разработки грунта. Верхний слой грунта (глубиной до 1,0 м) разрабатывают бульдозерами, экскаваторами, а остальную часть до проектной отметки - одноковшовыми экскаваторами-драглайн (вариант Ув, рис.9).

3.43. Разработку траншей в плотных, закрепленных растительностью и влажных песчаных грунтах следует производить роторными экскаваторами, снабженными откосообразователями, формирующими стенки с откосами от дна траншеи. Роторные экскаваторы применяются при прокладке трубопроводов на прямолинейных участках, а также на участках с радиусом кривизны, равным величине естественного изгиба трубы.

В местах кривых вставок трубопровода, при работе в закрепленных несыпучих песчаных грунтах траншеи разрабатываются одноковшовыми экскаваторами, оборудованными ковшом-обратная лопата.

Технологический разрыв между земляными и при разработке траншей в песчаных грунтах изоляционно-укладочными работами не должен составлять более одной смены ввиду возможного осыпания стенок траншеи и засыпания ее грунтом под действием ветра.

3.44. Засыпка трубопровода должна производиться не позже трех суток после укладки его в траншее. Засыпку трубопровода при значительной величине отвала следует выполнять проходами бульдозера, направленными под углом к отвалу. Окончательную засыпку и зачистку траншее следует осуществлять прямыми попечерными проходами. Как правило, над засыпанным трубопроводом устраивается грунтовый валик. При прокладке трубопровода по отметкам, расположенным ниже межбархайных понижений, защитный грунтовый валик над трубопроводом не устраивается.

Все земляные работы, включая планировку полосы, разработку траншеи и ее засыпку, должны выполняться в комплексе со строительно-монтажными работами на участке протяженностью не более 2-5 км. Это условие объясняется тем, что часто дующие ветры перемещают большие массы песка как по воздуху, так и по поверхности земли, засыпая все искусственные нарушения микрорельефа местности, восстанавливая естественное равновесное состояние поверхности пустыни.



Рис.9. Разработка траншей в песчаных грунтах комбинированным способом

3.45. По окончании земляных работ прилегающая полоса в зоне подвижных песков должна быть закреплена от выдувания и заносов фитомелиоративными методами или в комплексе их с механическими.

Перед началом работ по закреплению песков необходимо изучить состояние полосы строительства после прокладки трубопровода на каждом конкретном участке и на основе этого специальной проектной организацией должен быть составлен проект закрепления песков.

ПРОИЗВОДСТВО ЗЕМЛЯНЫХ РАБОТ В СКАЛЬНЫХ ГРУНТАХ

Производство земляных работ в скальных грунтах
на равнинной местности и на местности с поперечными
наклонами до 8°

3.46. Земляные работы в этих условиях включают в себя:
вскрышные работы;
работы по рыхлению скальных пород, проводимых буровзрывным или механическим способом;

планировку разрыхленного грунта;
разработку разрыхленного грунта;
устройство постели на дне траншей;
присыпку трубопровода мягким грунтом;
засыпку трубоопровода скользящим грунтом;
рекультивацию плодородного слоя (при необходимости).

3.47. Снятие вскрышного слоя производится на всю его глубину до обнажения поверхности скального грунта. Для обеспечения нормальной работы бурильщиков и правильного расположения шпуров в плане ширину вскрываемой полосы принимают не менее 1,5 м. Но в каждом конкретном случае ширину вскрышной полосы определяют в зависимости от размеров требуемой траншеи и схемы производства работ.

Снятие вскрышного слоя наиболее целесообразно выполнять роторными траншеенными экскаваторами с шириной ротора не менее 1,5 м или роторным траншеезасыпателем ТР-351. Ограничением его применения является максимальная глубина погружения ротора от поверхности грунта, которая составляет 0,5 м.

Если из-за местных условий применение роторной техники затруднено или мало эффективно (например, в осыпающихся неустойчивых грунтах), вскрышные работы выполняют бульдозерами или одноковшовыми экскаваторами.

3.48. При толщине вскрываемого слоя до 0,5 м его снимают бульдозером поперечными проходами к оси траншеи, а при толщине от 0,5 до 0,8 м работы производят двумя бульдозерами, один из которых продольными проходами разрабатывает грунт, а другой поперечными отодвигает его в отвал. При толщине вскрыши более 0,8 м работы по снятию и удалению грунта можно вести одноковшовыми экскаваторами с обратной лопатой.

Снятый грунт следует укладывать на бровке траншеи с целью возможного его использования для устройства постели и присыпки трубопровода. Отвал из разрыхленного скального грунта располагают за отвалом грунта вскрыши.

На участках с толщиной вскрышного слоя 10-15 см последний допускается не удалять.

3.49. При шарошечном бурении зарядных шпуров и скважин снимать мягкий грунт следует только с целью его сохранения или использования для устройства постели и присыпки трубопровода.

При небольшой мощности скальных пород или в случае их сильной трещиноватости рыхление их следует осуществлять тракторными рыхлителями различных марок.

Вскрышные работы, а также рыхление грунтов взрывами и разработку траншей выполняют, как правило, до вывоза труб на трассу.

3.50. Шпуры под заряды бурят пневматическими перфораторами или специальными самоходными буровыми машинами, например УБШ-2, БМ-276, БМ-253. Воздух для производства бурильных работ подают от передвижных компрессоров типа ДК-9М, ЗИФ-55.

Параметры сетки для бурения шпуров и расположение их в плане определяют проектом в зависимости от необходимых размеров будущей траншеи. При двухрядном расположении шпуров их размещают в шахматном порядке. Наиболее распространенная сетка шпуров - с расстоянием 0,8-1,2 м между шпурами в ряду и 1,0-1,2 м между рядами. При устройстве траншеи в скальной породе глубиной более 2 м разработка ее производится послойно в два яруса.

Работы по рыхлению скального грунта в траншее необходимо вести с некоторым перебором, не превышающим 20 см, чтобы избежать дополнительной разработки дна траншеи. Размеры кусков разрыхленного грунта не должны превышать 2/3 размера ковша работающего экскаватора. После проведения работ по рыхлению грунта должна быть выполнена грубая планировка разрыхленного участка. При необходимости доработку и подчистку скального грунта в траншее производят небольшими накладными или шпуровыми зарядами, либо пневмомолотками.

3.51. Разрыхленный и спланированный грунт разрабатывается одноковшовым экскаватором с обратной лопатой. Эта схема работ приведена в варианте УДа. Принято, что вскрышной слой грунта малой толщины не подлежит предварительному снятию.

3.52. Для предохранения изоляционного покрытия трубопровода от механических повреждений при укладке трубы на неровности, имеющиеся на дне траншеи, необходимо устраивать постель из мягкого грунта толщиной 0,1-0,20 м. Постель сооружают из местного вскрышного грунта (без крупных включений скальных пород) или привозного мягкого грунта.

Для устройства постели из вскрышного грунта следует использовать роторные экскаваторы. Перемещаясь вдоль траншеи и разрабатывая ротором грунт вскрыши, экскаватор отсыпает его в траншее. Разравнивание грунта в этом случае не требуется, так как роторный экскаватор отсыпает равномерный слой. При отсутствии трубы между грунтом вскрыши и траншееей устройство постели может производиться роторным траншеезасыпателем ТР-351.

3.53. При необходимости устройства постели из привозного грунта используют одноковшовые экскаваторы и самосвалы. Самосвалы доставляют грунт с карьера и отсыпают его в траншее. Разравнивание грунта по траншее производится ковшом одноковшового экскаватора, а при возможности — малогабаритным бульдозером. Следует иметь ввиду, что устраивать постель из привозного грунта целесообразно лишь при удалении карьера до 5-10 км от трубопровода. При больших расстояниях трубопровод рекомендуется защищать от повреждений футеровкой из деревянных реек или соломенных, камышовых или пенопластовыми матами.

Иногда вместо устройства футеровки на дне траншеи укладываются мешки с песком или специальные удлиненные опоры из пенопласта.

Для предохранения изоляционного покрытия трубопровода от повреждения его кусками пород при засыпке поверху трубы необходимо устраивать присыпку из мягкого или привозного грунта.

Присыпка трубопровода выполняется той же техникой, что и подсыпка под трубопровод. Окончательная засыпка трубопровода выполняется скальным грунтом.

Производство земляных работ в скальных грунтах в горных условиях

3.54. Земляные работы при сооружении магистральных трубопроводов в этих условиях включают следующие технологические процессы:

- устройство временных дорог и подъездов к трассе;
- вскрышные работы;
- устройство полок;
- разработка траншей на полках;
- засыпка траншей и оформление валика.

3.55. Для прохода землеройной и транспортной техники, а также машин механизированной колонны в горной местности устраивают временные дороги, которые возводятся на полках, образованных на откосах в виде полувыемки-полунасыпи. Предварительно выполняют работы по удалению нависающих скал и камней, а также противообвальные, противооползневые мероприятия.

Профиль дороги формируют путем выравнивания продольных и поперечных уклонов местности срезкой грунта бульдозерами, скреперами и грейдерами, а окончательную планировку и профилирование полотна дороги - грейдерами.

3.56. Работа землеройных машин на гусеничном или пневмо-колесном ходу возможна на участках с поперечным уклоном не выше 8° и с продольным - не более 15° . При таких пределах уклонов земляные работы выполняют обычными методами. Для обеспечения устойчивости работающих машин и выполнения всех строительных процессов при сооружении трубопроводов на участках с поперечным уклоном более 8° устраивают полки (в виде полувыемки-полунасыпи).

Конструкция и параметры полки определяются в зависимости от диаметра прокладываемого трубопровода, типа применяемых машин и методов производства работ. Минимальная ширина полки при укладке одного трубопровода устанавливается равной 8 м и должна обеспечивать беспрепятственное передвижение строительных и транспортных машин.

Траншея под трубопровод на полке устраивается только в материковом грунте.

3.57. В зависимости от характера грунтов полки устраиваются без их рыхления или с рыхлением механическим или буро-взрывным способами. Предварительно перед рыхлением грунта буровзрывным способом рекомендуется удалить вскрышной слой. На уклонах большой протяженности вскрышной слой обычно удаляют под уклон бульдозерами.

3.58. Буровзрывные работы в горных условиях производят методом камерных или шпуровых (либо скважинных) зарядов на рыхление и сброс.

Рыхление грунта при устройстве полок на уклонах с крутизной 10-15⁰ выполняют шпуровым методом, а на уклонах 12-25⁰ - методом котловых зарядов.

При большой крутизне уклона (не менее 25⁰) для устройства полки иногда применяют взрыв на сброс методом камерных зарядов.

3.59. Разработка грунта полки непосредственно или после его разрыхления производится в зависимости от косогорности участка и местных условий бульдозерами или экскаваторами с прямой лопатой.

Для устойчивости полки ее отрывают с уклоном в 3-4⁰ в сторону косогора.

На участках с поперечным уклоном до 15⁰ разработку выемки под полку производят поперечными проходами бульдозеров перпендикулярно оси трассы. Доработка полки и ее планировка в этом случае осуществляется продольными проходами бульдозеров с послойной разработкой грунта и перемещением его в полунасыпь.

Устройство полок на участках с поперечным уклоном до 15⁰ может также выполняться продольными проходами бульдозера. При больших объемах земляных работ используют два бульдозера, ко-

торые ведут разработку полки с двух сторон продольными проходами навстречу друг другу. На таких участках часто применяют схему, при которой один бульдозер срезает и перемещает грунт в насыпь, а второй производит доработку и планировку профиля полки.

Для подсчета приведенных затрат по устройству полок на участках крутизной до 15° принята следующая схема производства работ (табл.7): самоходной буровой машиной БТС-150 бурят зарядные скважины, затем производится заряжание их и взрывание; разрыхленный грунт перемещается в насыпную часть полки бульдозерами марки Д-522.

При устройстве полок на крутых склонах более 15° для разработки мягкого и разрыхленного взрывом скального грунта следует применять одноковшовые экскаваторы, оборудованные прямой лопатой. Экскаватор, перемещаясь вдоль трассы, разрабатывает грунт в пределах полувыемки и отсыпает его в насыпную часть полки. Окончательную доработку и планировку полки производят бульдозером. Эта схема применяется для трубопроводов больших диаметров.

Следует иметь в виду, что в характеристиках, приведенных в табл.7, показан расчет приведенных затрат только для устройства полки усредненных размеров. Для подсчета общих приведенных затрат необходимо учитывать затраты на устройство траншей в скальных грунтах.

3.60. Разработку траншей на полках производят способами, аналогичными разработке траншей в равнинных условиях, указанных в п.3.5I. Работы по рывью траншей на полках следует выполнять с опережением вывозки труб на трассу.

При устройстве траншеи на полках разрыхленный грунт убирают одноковшовым экскаватором, который размещает этот грунт, как правило, со стороны откоса полувыемки. Если грунт располагают в зоне проезда, то для обеспечения нормальной работы строительных машин и механизмов отвал грунта планируют по полке и уплотняют бульдозерами.

3.6I. На участках с продольными уклонами до 15° при отсутствии поперечной косогорности траншеи разрабатывают одноковшовыми роторными экскаваторами без проведения дополнительных мероприятий. В этом случае одноковшовый экскаватор переме-

щается сверху вниз по склону, используя ковш в качестве упора от сползания машины по откосу. При разработке траншей роторным экскаватором он также перемещается сверху вниз по склону. От сползания экскаватор удерживается ковшами ротора.

3.62. На участках с уклоном выше 15° одноковшовые экскаваторы, разрабатывающие траншеи, должны быть зажорены. В качестве якорей используют тракторы, бульдозеры, лебедки. Удерживающие приспособления располагают на вершине склона на горизонтальных или наклонных (до 10°) площадках и соединяют с экскаватором тросом, длина которого зависит от рельефа местности и протяженности участка. При использовании в качестве якоря бульдозеров их рекомендуется устанавливать отвалом в сторону спуска, заглубив отвал в грунт (затраты на использование техники для якорения землеройных машин в расчет не включались).

3.63. Разработка грунта одноковшовыми экскаваторами на уклонах до 22° допускается как снизу вверх, так и сверху вниз по склону.

На участках с уклоном более 22° для обеспечения устойчивости экскаватора, оснащенного прямой лопатой, допускается вести работы только в направлении сверху вниз по склону ковшом вперед по ходу работ, а при обратной лопате – только сверху вниз по склону, ковшом назад по ходу работ (рис.10).

3.64. Для переброски землеройной техники с участка на участок, а также для обеспечения прохождения транспортных и строительных машин вдоль трассы на крутых подъемах устанавливают дежурные тягачи.

Засыпка траншей, разработанных в скальных грунтах в горных условиях, осуществляется с помощью бульдозера, сдвигающего грунт под углом к оси траншеи. В том случае, если засыпаемый грунт не является скальным, засыпку траншеи можно производить роторными траншеезасыпателями ТР-351.

3.65. На крутых продольных склонах выше 15° для предотвращения размыва засыпанного в траншее грунта ливневыми и весенними водами рекомендуется устраивать в траншее перемычки из глинистого грунта или с помощью мешков с землей. Расстояние между этими перемычками устанавливается в соответствии с проектом производства работ.

от

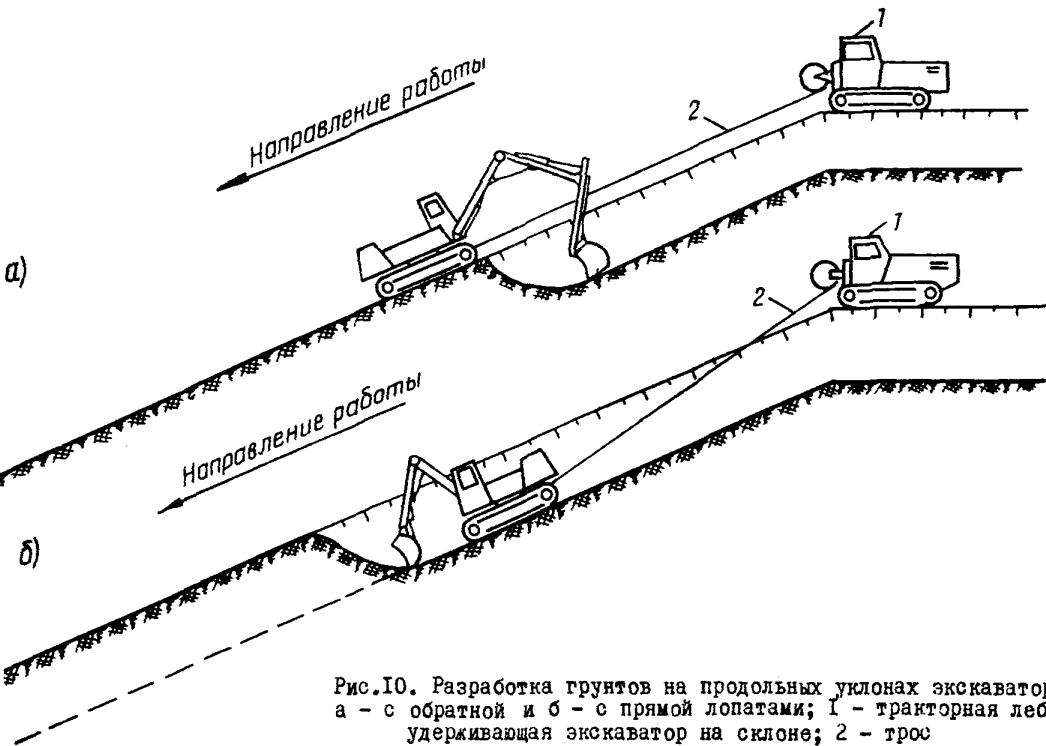


Рис.10. Разработка грунтов на продольных уклонах экскаваторами:
а - с обратной и б - с прямой лопатами; 1 - тракторная лебедка,
удерживающая экскаватор на склоне; 2 - трос

4. ОБЩИЕ ТРЕБОВАНИЯ ПРИ ЗАСЫПКЕ ТРАНШЕЙ

4.1. До начала работ по засыпке уложенного трубопровода в любых грунтах необходимо:

проверить проектное положение трубопровода и плотное его прилегание к дну траншеи;

проверить качество изоляционного покрытия и в случае необходимости отремонтировать его;

проводить работы по предохранению изоляционного покрытия от механического повреждения, если они предусмотрены проектом;

получить письменное разрешение от заказчика на засыпку уложенного трубопровода;

выдать машинисту землеройной техники наряд-задание на производство работ по засыпке траншеи.

4.2. Засыпать траншее следует непосредственно после выполнения укладочных работ (балластировка трубопровода или закрепление его анкерными устройствами).

4.3. Засыпка трубопровода в обычных условиях осуществляется преимущественно бульдозерами и траншеезасыпателями роторного типа. В некоторых случаях засыпку выполняют одноковшовыми экскаваторами, оборудованными лопатой или экскаваторо-драглайном.

Засыпку трубопровода бульдозерами производят: прямолинейными, косопоперечными, параллельными, косоперекрестными или комбинированными проходами. В стесненных условиях строительной полосы, а также в местах с уменьшенной полосой отвода работы выполняются косопоперечными параллельными или косоперекрестными проходами с помощью бульдозеров или роторных траншеезасыпateль.

4.4. При наличии горизонтальных кривых при прокладке трубопровода вначале засыпают криволинейный участок, а затем остальную часть. Причем, засыпку криволинейного участка начинают с середины его, двигаясь поочередно к его концам.

На участках местности с вертикальными кривыми трубопровода (в оврагах, балках, на холмах и т.п.) засыпку рекомендуется производить сверху вниз.

4.5. При больших объемах засыпки роторные траншеезасыпатели следует использовать в комплекте с бульдозерами. При этом

вначале засыпку выполняют траншеезасыпателем, который при первом проходе имеет максимальную производительность, а затем оставшуюся часть отвала сдвигают в траншее бульдозерами.

4.6. Засыпка уложенного в траншее трубопровода драйглайном осуществляется в тех случаях, когда работа техники в зоне размещения отвала невозможна. В этом случае экскаватор ставят со стороны траншеи, противоположной отвалу.

4.7. После засыпки на нерекультивируемых землях над трубопроводом устраивают валик грунта в виде правильной призмы. Высота валика должна устраиваться такой, чтобы она совпадала с ожидаемой осадкой грунта в траншее.

4.8. В теплое время года на рекультивируемых землях после засыпки трубопровода минеральным грунтом его уплотняют пневмокатками или гусеничными тракторами, делающими многократные проходы (три-пять раз) над засыпанным трубопроводом. Уплотнение минерального грунта таким способом должно осуществляться до заполнения трубопровода транспортируемым продуктом. По уплотненному грунту производится засыпка траншеи ранее снятых растительным грунтом.

5. ВЫБОР И ОБОСНОВАНИЕ ОПТИМАЛЬНЫХ ВАРИАНТОВ ВЫПОЛНЕНИЯ ЗЕМЛЯНЫХ РАБОТ

5.1. В разделе 2 настоящего Руководства приведено описание машин и механизмов, применяемых для выполнения земляных работ при возведении линейной части трубопровода. При этом рассмотрены наиболее современные и прогрессивные типы этой техники. В разделе 3 представлены комплекты машин и технологические схемы, обеспечивающие выполнение земляных работ практически во всех возможных геологических и природно-климатических условиях без детализации этих условий.

Учитывая, что трубопроводы различных диаметров для своего возведения требуют применения различных по мощности, производительности и другим показателям машин (хотя и однотипных по роду работы), оптимальные наборы комплектов машин и технологические схемы выполнения работ этими комплектами для различных условий строительства определяются для каждого диаметра отдель-

но, что обеспечивает возможность быстрого отыскания нужного варианта выполнения земляных работ непосредственно на участке.

5.2. В соответствии с вышеизложенным получено 115 вариантов производства земляных работ при возведении линейной части трубопроводов диаметрами: 529, 720, 820, 1020, 1220 и 1420 мм.

Все эти варианты просчитаны по трудозатратам в машино-сменах, человеко-днях, а также по приведенным затратам в денежном выражении (для условий выполнения работ на европейской территории СССР и в пустынях). Итоговые данные этих расчетов для всех рассматриваемых вариантов приведены в табл. I-6.

Каждая таблица составлена для определенного диаметра магистрального трубопровода (529, 720, 1020, 1220 и 1420 мм) с протяженностью участка, равного одному километру.

Таблицы разбиты на семь вертикальных граф, обозначенных римскими цифрами от I до III, соответствующих различным грунтовым условиям ведения работ. В этих вертикальных графах дается характеристика четырех параметров сравнительной оценки предлагаемых вариантов.

По горизонтали каждая таблица разбита на четыре части, что соответствует максимальному числу предлагаемых схем по каждому варианту грунтовых условий. Эти схемы обозначены буквами - а, б, в, г.

Таким образом, схемы производства работ в определенных грунтовых условиях для трубопровода одного диаметра находятся в одной таблице друг под другом.

Нулевой вариант находится на пересечении вертикальной и горизонтальной граф.

Расшифровка марок машин и механизмов, упоминаемых в табл. I-6, приведена в приложениях I-I3.

В табл. 7 даны технико-экономические характеристики производства земляных и буровзрывных работ по устройству полок.

5.3. В качестве расчетных критерииов оптимальности варианта приняты:

практическая возможность выполнения работ выбранным комплексом машин потока в данных конкретных геологических и природно-климатических условиях с максимальной производительностью;

трудоемкость работ и объем денежных затрат на строительство 1 км магистральной части трубопровода для конкретных условий строительства.

5.4. Настоящим Руководством можно пользоваться для выбора оптимального варианта выполнения земляных работ при строительстве линейной части магистральных трубопроводов в различных типичных грунтовых и природно-климатических условиях.

Технико-экономическая характеристика вариантов выполнения земляных работ в различных грунтовых условиях при строительстве линейной части магистральных трубопроводов диаметром 529 мм протяженностью 1 км

Таблица I

Таблица 2

технико-экономическая характеристика вариантов выполнения земляных работ в различных грунтовых условиях при строительстве линейной части магистральных трубопроводов диаметром 720 мм протяженностью 1 км

Таблица 3

Технико-экономическая характеристика вариантов выполнения земляных работ в различных грунтовых условиях при строительстве линейной части
магистральных трубопроводов диаметром 820 мм протяженностью 1 км

Схемы разработки траншей	I вариант нормальные условия				II вариант увлажненные грунты				III вариант твердомерные грунты				IV вариант оттаившие грунты				V вариант песчано-барханные грунты				VI вариант болотистые грунты				VII вариант скальные грунты							
	Комплект механизмов	К-во маш.-смен	Трудоемкость, чел.-дни	Приведенные затраты, руб.	Комплект механизмов	К-во маш.-смен	Трудоемкость, чел.-дни	Приведенные затраты, руб.	Комплект механизмов	К-во маш.-смен	Трудоемкость, чел.-дни	Приведенные затраты, руб.	Комплект механизмов	К-во маш.-смен	Трудоемкость, чел.-дни	Приведенные затраты, руб.	Комплект механизмов	К-во маш.-смен	Трудоемкость, чел.-дни	Приведенные затраты, руб.	Комплект механизмов	К-во маш.-смен	Трудоемкость, чел.-дни	Приведенные затраты, руб.	Комплект механизмов	К-во маш.-смен	Трудоемкость, чел.-дни	Приведенные затраты, руб.				
a	ЭТР-204 90-4I2I	2,02 4,6	4 9,2	618	90-422I	II,5I	23	I426,3	90-4I2I	I6,0	32	2I93,7	Д-532C Рыхлитель мошн. 385 л.с. I тип	I,15	I,15	D-532C Рыхлитель мошн. 285 л.с. I тип	I0,6	I0,6	I0,6	2003,9	9-652Б 90-422I	II,5I	23,0	5II,7	Д-532C 90-422I	I,22 7,2	I,2 I4,4	629	БМ-253 ДК-9М Д-532C 90-4I2I	33 33 0,13 I2,67	66 33 0,13 25,3	5869,6
b	-	-	-	-	Д-687A 90-4I23	0,99 6,9I	I	835,6	БМ-253 Д-522 90-4I2I	8 0,13 I6,0	I6- 0,13 32	2234,2	Д-532C Б-253 90-4I2I	I,15	I,15	Д-532C Б-253 90-4I2I	7 I4 9,I	I,15 I4 I8,2	I,15 I4 I8,2	I65I,2	Д-687A Бульдозер мошн. 385 л.с. I тип	2,II	2,II	256,5	Д-532C 90-422I	I,7 I,2	I,7 2,4	I54	-	-	-	-
v	ЭТР-162 ЭТР-204 Д-687C 90-4I2I	2,83 2,83 0,5 2,53	5,66 5,66 0,5 5,06	-	-	-	-	-	Бульдозер мошн. 285 л.с. II тип	-	7,68	7,68	1986,8	Бульдозер мошн. 285 л.с. II тип	7,68	7,68	7,68	90-4I23 9-652Б	II,6 5,4	23,2 I0,8	I3II 768,2	90-4I23 9-652Б	II,6 5,4	23,2 I0,8	I3II 768,2	-	-	-	-	-	-	
г	ЭТР-204 T-I530B ГАЗ-66	3,37 0,0I 0,03	6,7 0,0I 0,03	4I2,2	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	90-4I23 Д-522	9,63 9,63	I9 I0	I577	-	-	-	-	-	-	-					

технико-экономическая характеристика вариантов выполнения земляных работ в различных грунтовых условиях при строительстве линейной части магистральных трубопроводов диаметром 1020 мм протяженностью 1 км

Таблица 4

Схемы разра- ботки тран- шей	I вариант нормальные условия				II вариант увлажненные грунты				III вариант твердомерные грунты				IV вариант отаявшие грунты				V вариант песчано-заряженные грунты				VI вариант болотистые грунты				VII вариант скользящие грунты				
	Комплект механиз- мов	К-во маш.- смен	Трудо- ем- кость, чел.- дни	Приве- денные затра- ты, руб.	Комплект механиз- мов	К-во маш.- смен	Трудо- ем- кость, чел.- дни	Приве- денные затра- ты, руб.	Комплект механиз- мов	К-во маш.- смен	Трудо- ем- кость, чел.- дни	Приве- денные затра- ты, руб.	Комплект механиз- мов	К-во маш.- смен	Трудо- ем- кость, чел.- дни	Приве- денные затра- ты, руб.	Комплект механиз- мов	К-во маш.- смен	Трудо- ем- кость, чел.- дни	Приве- денные затра- ты, руб.	Комплект механиз- мов	К-во маш.- смен	Трудо- ем- кость, чел.- дни	Приве- денные затра- ты, руб.					
a	ЭТР-223 90-4I2I	2,02 5,04	4,0 10	685	90-422I	12,62	25,2	I462	90-4I2I	I7,5	35	250I	Д-532C Рыхлитель моцн. 385 л.с. I тип	I,15	I,15	I,15	23I4,5	5-652Б Д-687А 90-4I23	I2,6I I,I 7,57	25,22	560,8	Д-532C 90-422I	I,2 I2,8	I,2 25,6	I057	БМ-253 ДК-УМ Д-532C 90-4I2I	33 33 0,13 I3,9	66 33 0,13 27,8	5969,7
b	-				Д-687А 90-4I23	I,I 7,57	I,I 15,I	9I3,0	БМ-253 Д-522 90-4I2I	8 0,13 I7,5	I6 0,13 35	2353,3	Д-532C БМ-253 90-4I2I	I,15 7 9,6	I,15 I4 I9,2	I,15	2373,3	Д-687С Бульдозер моцн. 385 л.с. II тип	2,86 349,2 I,46	2,86 349,2 2,42	Д-532C 90-422I	I,7 2,3	I,7 4,6	24I	-				
v	ЭТР-I62 90-4I23 Д-687C 90-4I2I	2,83 2,83 0,5 2,8	5,66 5,66 0,5 5,6	-	-	-	-	-	Бульдозер моцн. 285 л.с. II тип	-	-	-	Бульдозер моцн. 285 л.с. II тип	-	-	-	90-4I23 9-625Б	18 6,2	36 12,4	2036 999,3	-								
г	ЭТР-223 T-3560A ГАЗ-66	3,37 0,0I 0,03	6,7 0,0I 0,03	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	90-4I23 Д-522	I5 I5	30 I5	2455	-								

Технико-экономическая характеристика вариантов выполнения земляных работ в различных грунтовых условиях при строительстве линейной части
магистральных трубопроводов диаметром 1220 мм протяженностью 1 км

Таблица 5

Схемы разработки траекторий	I вариант нормальные условия				II вариант увлажненные грунты				III вариант твердомерзлые грунты				IV вариант оттаявшие грунты				V вариант песчано-барханные грунты				VI вариант болотистые грунты				VII вариант скальные грунты			
	Комплект механизмов	К-во маш.-смен	Трудоемкость, чел.-дни	Приведенные затраты, руб.	Комплект механизмов	К-во маш.-смен	Трудоемкость, чел.-дни	Приведенные затраты, руб.	Комплект механизмов	К-во маш.-смен	Трудоемкость, чел.-дни	Приведенные затраты, руб.	Комплект механизмов	К-во маш.-смен	Трудоемкость, чел.-дни	Приведенные затраты, руб.	Комплект механизмов	К-во маш.-смен	Трудоемкость, чел.-дни	Приведенные затраты, руб.	Комплект механизмов	К-во маш.-смен	Трудоемкость, чел.-дни	Приведенные затраты, руб.				
a	ЭТР-23I 90-4I2I	5,0 6,5	5,0 13	855	90-422I	I6,27	32,5	I887,2	90-4I2I	22,6	45,2	3086,3	Д-532C Рыхлитель моцн. 385 л.с. I тип	I,15	I,15	9-652Б Рыхлитель моцн. 285 л.с. I тип	I6,3	32,6	724,5	Д-532C 90-422I	I,22 15,4	I,2 30,8	I263	БМ-253 ДК-9М Д-532C 90-4I2I	33 33 0,13 17,9	66 33 0,13 35,8	6294,8	
b	-	-	-	-	Д-687A 90-4I23	I,4 I6,2	I,4 20,9	II80,5	БМ-253 Д-32 90-4I2I	I6 0,13 22,6	32 0,13 45,2	37I4,8	Д-532C БМ-253 90-4I2I	I,15 7 I2,6	I,15 I4 25,2	I935,5	Д-687А Бульдозер моцн. 385 л.с. II тип	3,27	3,27	397,8	Д-532C 90-422I	I,7 3,9	I,7 7,8	367	-	-	-	-
b	ЭТР-162 ЭТР-23I ЭТР-253A 90-4I2I	2,83 2,83 0,6 3,58	5,66 5,66 0,6 7,16	846,7	-	-	-	-	Бульдозер моцн. 285 л.с. II тип	-	-	-	Бульдозер моцн. 285 л.с. II тип	-	-	-	90-4I23	22	44	2477	-	-	-	-				
r	ЭТР-23I T-3560A ГАЗ-66	4,I 0,0I 0,03	8,2 0,0I 0,03	517,8	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	90-4I23 Д-522	I8,25 I8,25	36,5 I8,25	2986	-	-	-	-				

Таблица 9

Технико-экономическая характеристика вариантов выполнения земляных работ в различных грунтовых условиях при строительстве линейной части магистральных трубопроводов диаметром 1420 мм протяженностью 1 км

Таблица 7

Технико-экономическая характеристика работ
по устройству полок на уклонах различной
крутизны протяженностью 1 км

Крутизна склона, град.	Наименование машины	Марка	Кол-во маш-смен	Трудоем-кость, чел.-дни	Приведен-ные затра-ты, руб.
8-15	Буровой станок БТС-150		62,5	125	
	Компрессор ДК-9М		62,5	62,5	8431
	Бульдозер Д-522		5,85	5,85	
Свыше 15	Буровой станок БТС-150		80	160	
	Компрессор ДК-9М		80	80	
	Экскаватор од-ноковшовый 30-4123		30,4	60,8	1329,4
	Бульдозер Д-522		0,2	0,2	

ПРИЛОЖЕНИЯ

Техническая характеристика роторных экскаваторов

Технические показатели	Марка экскаватора						
	ЭТР-162	ЭТР-204	ЭТР-223 ЭТР-224	ЭТР-132A	ЭТР-23I; ЭТР-23IA	ЭТР-253; ЭТР-253A	ЭТР-254
I	2	3	4	5	6	7	8
Глубина траншеи, м	1,6	2,0	2,2	1,3	2,3	2,5	2,5
Ширина траншеи (без откосников), м	0,8	1,2	0,85; 1,5	0,23	1,8	2,1-1,8	1,8; 2,1; 2,4
Начало откосов от дна траншеи, м	-	0,5	0,6	-	0,8	0,6	-
Крутизна откосов	-	I:0,36	I:0,32 I:0,5	-	I:0,3	I:0,46	I:0,58
База	Трактор Т-74	Специальная с использованием узлов трактора Т-130		Трактор Т-180	Специальная с использованием узлов трактора Т-108М, Т-130	Трактор ДЭТ-250 измененный	Специальная с использованием узлов трактора К-701 и Т-130
Расстояние между осями, мм:							
гусениц	-	2600	2600	-	2500	2450	2600
ведущего и ведомого колес гусеничного хода	-	3959	3959	-	3380	4440	3590
Ширина башмаков гусеницы спецбаз	-	600	600	-	720	690	600
Двигатель	СМД-14А	Д-130	Д-130	Д-180	УД6-250ТК	В-30Б	ЯМЗ-240Б
Мощность двигателя, л.с.	75	I40	I40(I60)	I80	250	300	300
Частота вращения вала, об/мин	I830	I070	I070	II00	I500	-	I900
Мощность генератора, кВт	-	-	-	-	200	200	-
Мощность электродвигателя привода ротора, кВт	-	-	-	-	I00	I25	-
Максимальная производительность на грунтах I категории, м ³ /ч	300	650	650; 600	-	80	I200	I200
Скорость рабочего хода, м/ч	54-266	I0-300	I0-500	65-1600	38-224	0-280	20-509
Число передач рабочего хода	9	Бесступенчато		5	8	Бесступенчато	32
Скорость транспортного хода, км/ч	2,4-5,6	I,58-5,22	I,58-5,22	I,92-II,26	I,84-3,68	3,5-5	0,48-5,6
Вместимость ковша, л	70	I40	I60; 85	40	I60	250	I50
Число ковшей	I0	I4	I4; I6	I8	I4	I4	24
Диаметр ротора (по кромкам зубьев), мм	2900	3550	3830	3250	4I50	4500	4350
Частота вращения ротора, об/мин	I1,7	9,6; 7,7	9 и 7,2	7,95 и I9,3	7,9	7,4	7,66
Ленточный транспортер:							
типа	Радиусный	Складывающийся	радиусный	-	Складывающийся		двуихсекционный
ширина ленты, мм	600	800	800	-	I000	I200	I200
скорость движения ленты, м/с	4,8	5 и 4	5 и 4	-	4,6	0,9	5,0 и 4,5

Технические показатели	Марка экскаватора							
	ЭТР-162	ЭТР-204	ЭТР-223 ЭТР-224	ЭТР-132A	ЭТР-23I ЭТР-23IA	ЭТР-253 ЭТР-253A	ЭТР-254	
	1 2	1 3	1 4	1 5	1 6	1 7	1 8	
Давление на грунт, кгс/см ²	0,66	0,6	0,68; 0,62	0,6	0,65	0,9	0,67	
Максимальный уклон при транспортировке с опорой на задние колеса, градусы:								
продольный	15	15	15	15	15	15	-	
поперечный	7	7	7	7	7	7	-	
Максимальный диаметр трубопровода, для которого предназначен экскаватор, мм	529	820	1020, 529	200	1220, 1420	1220, 1420	1220, 1420,	1620
Максимальная глубина промерзания грунта, которую может разрабатывать экскаватор, м	1,2	1,0	1,0; 1,2	0,4	1,2	1,5	2,5	
Габариты в транспортном положении, мм:								
длина	8830	10930	11460	10800	12800	12900	13450	
ширина (без транспортера)	3050	3200	3200	2950	3220	3700	3500	
высота	3160	4200	4380	3200	4380	4800	4770	
Масса, кг	12800	29400	32800	26640	35500	59500	41000	
Завод-изготовитель	Харьковский	Брянский	Брянский	Дмитровский	Московский	Брянский	Московский	

Приложение 2

Техническая характеристика одноковшовых экскаваторов

Технические показатели	Марка экскаватора									
	Э-652Б	Э0-412I	Э0-4123	Э0-5122	МТП-7I	Э-303Б	ТЭ-3М	Э-1252Б	Э-2015А	Э0-612I
Вместимость ковша, м³:										
прямой лопаты	0,65	0,65-I	0,8	I,6; 2		0,4; 0,5	0,5	I,25	-	2,5
обратной лопаты	0,65	0,65-I	0,65-I	I,2-I,6	I,0	0,4	0,65	I,4	0,5	I,6
драглайна	0,8	-	-	-		0,4	0,5	I,5	-	-
бокового драглайна	0,65; 0,8	-	-	-		-	-	-	-	-
грейфера	0,65	0,65	0,65	I		-	-	I,5	0,5	-
погрузчика	-	I-I,5	-	I,6-2,8		-	-	-	-	-
Подвеска рабочего оборудования	Гибкая	Лесткая	Лесткая		Гибкая	Гибкая	Гибкая		Лесткая	
Наибольшая грузоподъемность кранового оборудования, т	10	-	-	-	5	-	20	-	-	-
Радиус, описываемый хвостовой частью платформы, м	3,28	-	-	3,I	-	-	3,6	-	3,8	
Габариты без рабочего оборудования, м:										
длина	4,6I	6,8	5,2		2,9	5,4	5,6	5,7	-	
ширина	2,88	3,0	2,95		2,42	3,9	3,5	2,77	-	
высота	3,28	3,0	3,I		4,2	3,4I	4,2	6,I	-	

Продолжение приложения 2

Технические показатели	Марка экскаватора									
	Э-652Б	Э0-4121	Э0-4123	Э0-5122	МП-71	Э-303Б	ТЭ-3М	Э-1252Б	Э-5015А	Э0-6121
Тип ходового устройства	Гусеничный		Гусеничный		Гусеничный		Гусеничный		Гусеничный	
Скорость передвижения, км/ч	1,3;3	2,8	2,1	2,4	2,5	2,77	1,47	1,5	2	1,5
Длина ходовой части, м	3,42	3,42	3,4	3,12	5,89	2,38	5,4	5,54	3,7	3,6
Ширина ходовой части, м	2,83	2,93	2,9	3,10	3,90	2,1	3,9	3,2	2,77	3,6
Ширина гусеничной ленты, м	0,58	0,58	0,6	0,65	1,2	0,36	0,9	0,66	0,61	0,7
Преодолеваемый уклон, град.	22	22	22	-	-	22	15	20	22	20
Двигатель	Д-108-1	AM-01	СМД-14	ЯМЗ-238Г	А-01М	Д-48ЛС	AM-03	СМД-14		
Мощность двигателя, л.с.	108	110	75	170	130	48	48	130	75	300
Управление механизмами	Пневматическое	Гидравлическое			Пневматическое		Гидравлическое			
Наибольшая глубинакопания, м:										
траншеи	5,8	6,7;	6,7;	7,3 (6,1)	5,5	4,3	5,1	6,0	4,5	7,3
котлована	4	4	4	-	-	2,6	-	-	2,5	-

Продолжение приложения 2

Технические показатели	Марка экскаватора									
	Э-652Б	Э0-4121	Э0-4123	Э0-5122	МТП-71	Э-303Б	ТЭ-3М	Э-1252Б	Э-5015А	Э0-6121
Наибольший радиус копания, м	9,2	9,2	10; 16	10,9 (9,7)	9,16	7,8	9	11,6	7	11,8
Начальный радиус выгрузки, м	> 3,8	-	-	-	-	3,1	-	-	-	-
Начальная высота выгрузки, м	2,3; 3,1	-	-	-	-	2,7	3,3	-	-	-
Наибольшая глубина копания драглайном, м:										
при боковом проходе	2,6; 3,8	-	-	-	-	5,3	4,5	-	-	-
при концевом проходе	10-12	-	-	-	-	7	7,6	-	-	-
масса экскаватора, т:										
с прямой лопатой	21,2	19,87	18,57	36,0		II,6	20	42	-	55,25
с обратной лопатой	20,9	20,9	18,7		22,7	II,6	19,8	38,9	II,25	-
с драглайном	19,7	-	-	-		II,7	19,8	40,5	-	-

Технические показатели	Марка экскаватора									
	Э-652Б	Э0-4121	Э0-4123	Э0-5122	МТП-71	Э-303Б	ТЭ-3М	Э-1252Б	Э-5015А	Э0-6121
Давление на грунт, кгс/см ²	0,5- 0,69	0,62- 0,65	0,62- 0,65	0,82	0,18	0,5	0,2	0,85	0,35	-
Продолжительность цикла, с:										
прямой лопатой	15	16	16	20	-	15	15	21	-	-
обратной лопатой	21	20	16	24	22	15	21	26	15	-
драглайном	21	-	-	-	-	18	23	24	-	-
Завод-изготовитель	Ковровский	Киев- ский	Воронеж- ский	Ивано-Конта- вский	Иванов- уский	Иванов- ский	Воронеж- ский	Киев- ский	Воронеж- ский	

Техническая характеристика автогрейдеров

Технические показатели	Марка машины		
	ДЗ-2 (Д-144)	Д-265	ДЗ-40 (Д-298А)
Размеры отвала с ножом, мм:			
длина	3700	3040-3800 с удлините- лем	3040
ширина	540	500	500
Глубина резания, мм	200	До 150	150
Наибольший вынос ножа в обе стороны, мм:	660	500	До 700
Двигатель:			
марка	КДм-100	ДТ-54	Д-60К-С1
мощность, л.с.	100	54	55
Скорость движения, км/ч:			
рабочая	3,28-4,6	3,75-6,0	-
транспортная	5,28-26,7	10,2-32,5	2,73-26,85
База колес, мм	5800	5150	4700
Число колес	6	6	6
Колея колес, мм	2000	1800	1850
Радиус поворота, м	16	12	13
дорожный просвет, мм:			
под отвалом	400	320	-
под балансиром	280	270	-
Габариты, мм:			
длина	8200	7550	-
ширина	2460	2300	-
высота	3040	2650	-
масса, кг:			
с киркоизмиком	13000	-	-
без кирковщика	12700	9600	8600

Приложение 4

Техническая характеристика скреперов

Технические показатели	Марка машины	
	ДЗ-I2 (Д-374А)	ДЗ-II (Д-357М)
Трактор-тягач	T-100М	МАЗ-529М
мощность трактора-тягача, л.с.	100	180
Скорость наибольшая, км/ч	9,6	40
Объем ковша скрепера, м ³ :		
геометрический	6	9
с "планкой"	10	11
Ширина захвата ковша, м	2,67	2,72
Глубина резания, м	0,32	0,30
Толщина слоя отсыпки, м	0,50	0,45
Колея колес, м:		
передних	1,25	2,90
задних	1,80	2,15

Приложение 5

Техническая характеристика бульдозеров на тракторах класса I, 4-3 т

Технические показатели	марка бульдозера						
	Д-579	Д-159Б	Д-444А	БУ-55	Д-535А	Д-606	Д-607
Максимальная машина, тип	Колесный трактор МТЗ-50 х (МТЗ-52) ДТ-54А xx	Гусеничный трактор ДТ-54А-C2	Гусеничный xx ДТ-55А-C2	Гусеничный xx Т-74-С2	Гусеничный xx ДТ-75-С2	Гусеничный xx ДТ-75Б	Гусеничный xx
Мощность двигателя, л.с.	50	54	54	54	74	75	75
Наибольшее тяговое усилие, кгс	1400	2850,0	2850,0	2850,0	3350,0	3000,0	3680,0
Длина отвала, м	<	2,28	2,52	2,5; 3,5	2,56; 3,1	2,52	3,5
Высота отвала, м	0,65	0,79	0,8	0,83	0,8; 0,95	0,8; 0,95	0,8; 0,95
Наибольший подъем отвала над опорной поверхностью гусениц, м	0,5	0,6	0,6	0,6	0,6	0,6	0,65
Наибольшее заглубление отвала ниже опорной поверхности гусениц, м	0,2	0,15	0,2	0,25	0,2	0,2	0,24
Угол установки отвала в плане, град.	55-90	90	90	45-90	90	90	63-90
Угол резания, град.	55	60	60	45-70	55	55	55
Угол поперечного наклона отвала (в обе стороны), град	-	-	-	8	-	-	5

Продолжение приложения 5

Технические показатели	Марка бульдозера						
	Д-279	Д-15УБ	Д-444А	БУ-25	Д-35А	Д-606	Д-607
Управление	Г и д р а в л и ч е с к о е						
Скорость подъема отвала, м/с	0,3	0,2	0,25	0,25	0,25	0,25	0,2
Скорость опускания отвала, м/с	0,4	0,2	0,5	0,5	0,4	0,5	0,5
Скорость передвижения, км/ч:							
транспортная	II,7-13,8	6,3-7,9	6,3-7,9	6,3-7,9	7,7-II,4	7,I-10,8	7,I-10,8
при резании и перемещении грунта	2,8	3,6	3,6	3,6	4,5	5,I	5,I
при возвратном движении задним ходом	3,5-6	2,4	2,4	4,4	5,8	4,4	4,4
при возвратном движении передним ходом	5,6-6,8	5,4-6,3	5,4-6,3	5,4-6,3	6,7-7,7	6,4-7,I	6,4-7,I
Наибольшие преодолеваемые углы, град:							
при движении вверх	25	20	20	20	20	20	20
при спуске с грунтом	35	20	20	20	20	20	20
при поперечном уклоне	I0	20	20	20	20	20	20
Объем грунта, перемещаемого отвалом, м ³	0,5	0,75	1,2	1,5	1,5	1,5	2,2

Окончание приложения 5

Технические показатели	Марка бульдозера						
	Д-579	Д-159Б	Д-444А	БУ-55	Д-535А	Д-606	Д-607
Давление на грунт, кгс/см ²	0,48	0,48	0,48	0,48	0,48	0,51	0,28
Габариты, м:							
длина	4,61/4,71	4,335	4,45	4;4,75	4,51;4,63	4,88	5,1
ширина	2	2,28	2,52	3;3,5	2,56;3,1	2,52	3,5
высота	2,4	2,3	2,3	2,4	2,3	2,6	2,3
Масса, кг:							
бульдозерного оборудования	580/650	840	832	900	800	1020	1355
общая (с трактором и дополнительным оборудованием)	3800/3500	6300	6410	6850	6370	6925	8484
Завод-изготовитель	Московский	Харьковский	Андижанский	Харьковский	Николаевский	Калкаманский	Харьковский

х - класс 1,4 т.

хх - класс 3 т.

Приложение 6

Техническая характеристика бульдозеров на тракторах класса 6-14 т

Технические показатели	Марка бульдозера								
	Д-271А	Д-492А	Д-606	Д-637А	Д-493А	Д-694А	Д-32С	Д-275Д	ДЗ-110ХЛ
Базовая машина	T-100M ^X	T-100MГП ^{XX}	T-100MГП ^{XX}	T-100MГП ^{XX}	T-100MГП ^{XX}	T-130 ^{Г-1}	T-130 ^{Г-1}	T-140 ^{Г-1}	T-140 ^{Г-1}
Мощность двигателя, л.с.	103	108	103	108	108	108	140	140	160
Наибольшее тяговое усилие, кгс	9000	9000	9000	9500	9500	9500	9000	13300	10000
Длина отвала, м	3,03	3,94	3,2	3,2	3,9	3,64	3,4	3,35;	3,22
Высота отвала, м	1,1	1,1	1,2	1,2	1	1,2	1,3	1,345	1,3
Наибольший подъем отвала над опорной поверхностью гусениц, м	0,9	1,1	0,9	0,85	1,05	0,98	0,89	1,4	0,9
Наибольшее заглубление отвала ниже опорной поверхности гусениц, м	1	1	1	0,37	0,25	0,3	0,335	1	0,5
Угол установки отвала в плане, град.	90	63-90	90	90	90	63-90	90	90	
Угол резания, град.	57-62	50-63	55	55	50-60	45-55	50-60	50-60	55
Угол поперечного наклона отвала (в обе стороны), град.	-	5	4	4	5	4	-	-	6
Управление	Механическое канатное Гидравлическое							Mеханиче- ское ка- натное	Гид- рав- личес- кое

продолжение приложения 6

Технические показатели	Марка бульдозера								
	Д-271А	Д-492А	Д-686	Д-687А Д-687С	Д-493А	Д-694А	Д-532С	Д-275Д	ДЗ-IIОХЛ
Лебедка	Фрикционная однобарabanная Д-269 и Д-499Б				-	-	-	-	-
Количество блоков	7	7	7	-	-	-	-	8	-
Диаметр каната, м	0,012	0,012	0,012	-	-	-	-	0,012	-
Рабочая длина каната, м	16	16	16	-	-	-	-	26	-
Скорость подъема отвала, м/с	0,5	0,5	0,5	0,3	0,3	0,4	0,3	0,4	-
Скорость опускания отвала, м/с	I-I,5	I	I,5	0,5	0,5	0,7	I,2	I-I,5	-
Скорость перемещения бульдозера, км/ч:									
транспортная	3,4- 10,1	6,4- 10,1	6,4- 10,1	6,4- 10,1	6,4- 10,1	6,4- 10,1	8,8- 10,5	8,7- 12	-
при резании и перемещении грунта	2,4	2,4	2,4	2,4	2,4	2,4	3,2	2,9	-
при возвратном движении задним ходом	4,5- 5,3	4,5- 5,3	4,5- 5,3	4,5- 5,3	4,5- 5,3	4,5- 5,3	4,2- 6,1	3,2- 7,5	-
при возвратном движении передним ходом	4,5- 6,4	4,5- 6,4	4,5- 6,4	4,5- 6,4	4,5- 6,4	4,5- 6,4	4,4- 6,1	4,6- 8,7	-

Окончание приложения 6

Технические показатели	Марка бульдозера								
	Д-271А	Д-492А	Д-686	Д-687А Д-687С	Д-493А	Д-694А	Д-532С	Д-275Д	ДЗ-IIОХЛ
Предельные уклоны, град:									
при движении вверх	25	30	30	30	30	30	30	30	-
при спуске с грунтом	35	25	25	25	25	25	25	25	-
при поперечном уклоне	30	30	30	30	30	30	30	30	-
Объем грунта, перемещаемого отвалом, м ³	3,0	3,3	3,5	3,5	3,3	3,5	3,5	4-5	-
Давление на грунт, кгс/см ²	0,56	0,57	0,57	0,56.	0,57	0,57	0,58	0,39	-
Габариты, м:									
длина	5,15	5,5	5,3	5,5;5,1	5,5	6,12	5,18	6,705	5,53
ширина	3,03	3,94	3,2	3,2	3,97	5,5	3,242	3,35	3,22
высота	3,04	3,04	3,04	3,04	3,04	3,04	3,2	2,8	3,065
масса, кг:									
оборудования	1795	2200	2133	1710-1780	1900	2500	1850	2935	-
общая	13595	14000	14113	13780	14700	17100	13350	17785	16240
Завод-изготовитель	Ч е л я б и н с к и й				Ирпен-ский		Челябинский		

х - класс 6 т.

хх - класс 10 т.

ххх - класс 13 т.

Приложение 7

Техническая характеристика бульдозеров на тракторах класса 15-25 т

Технические показатели	Марка бульдозера						
	Д-52I	Д-52IA	Д-575A	Д-522	Д-711С	Д-384А	Д-572
Базовый гусеничный трактор	Т-180Г*	Т-180Г*	Т-180ГИ*	Т-180ГИ*	Т-180С*	ДЭТ-250**	ДЭТ-250**
Мощность двигателя, л.с.	180	180	180	180	180	271	271
Наибольшее тяговое усилие, кгс	13820	13820	13820	16765	13820	22000	22000
Длина отвала, м	3,92	3,64	3,64	4,43	3,64; 4,43	4,5	4,5
Высота отвала, м	1,35	1,48	1,23	1,2	1,23	1,55	1,55
Наибольший подъем отвала над опорной поверхностью гусениц, м	0,96	1,2	1,1	0,9	0,9	0,84	0,84
Наибольшее заглубление отвала, м	0,32	1	0,6	0,3	0,3	0,34	0,4
Угол установки отвала в плане, град.	90	90	90	70-90	90	90	90
Угол резания, град.	40-50	55	55	45-55	45-55	50-60	50-60
Угол поперечного наклона отвала, град.	+ -4	+ -4	+ -8,5	+ -5	-	+ +4	+ +4
Управление	Гидравлическое	Механическое	Гидравлическое				
Лебедка	-	Фрикционная однобарабанная	-	-	-	-	-

Продолжение приложения 7

Технические показатели	Марка бульдозера						
	Д-52I	Д-52IA	Д-575A	Д-522	Д-7IIС	Д-384A	Д-572
Диаметр каната, мм	-	12	-	-	-	-	-
Рабочая длина каната, м	-	26	-	-	-	-	-
Скорость подъема отвала, м/с	0,3	0,3	0,3	0,3	0,3	0,3	0,3
Скорость опускания отвала, м/с	0,3	0,3	0,6	0,5	0,5	0,4	0,4
Скорость перемещения, км/ч:							
транспортная	8,7-12	8,7-12	8,7-12	8,7-12	8,7-12	12,5	12,5
при резании и перемещении грунта	2,9	2,9	2,9	2,9	2,9	2,3	2,3
при холостом движении задним ходом	3,2-7,5	3,2-7,5	3,2-7,5	3,2-7,5	3,2-7,5	6-7	6-7
при холостом движении передним ходом	6,4-8,7	6,4-8,7	6,4-8,7	6,4-8,7	6,4-8,7	7-8	7-8
Предельные уклоны, град:							
при движении вверх	25	25	25	25	25	25	25
при спуске с грунтом	35	35	35	35	35	35	35
при поперечном движении	30	30	30	30	30	30	30
Объем грунта, перемещаемого отвалом, м ³	4-5	4-5	4-5	4-5	4,5-5,5	7,5	7,5
Давление на грунт, кгс/см ²	0,36	0,36	0,56	0,36	0,56	0,56	0,56

Окончание приложения 7

Технические показатели	Марка бульдозера						
	Д-52I	Д-52IA	Д-575A	Д-522	Д-7IIС	Д-384A	Д-572
Габариты, мм:							
длина	6590	6660	6490	7000	7960	6900	7038
ширина	3920	3690	3640	4430	3640	4500	4500
высота	2825	2825	2825	2825	2825	3180	3180
Масса, кг:							
общая	18340	18255	17900	19320	22068	28535	31380
бульдозерного оборудования	2980	2895	2900	3960	2880	3535	3980
Завод-изготовитель	Б р я н с к и й			"Д о р м а ш"		Ч е л я б и н с к и й	

X - класс 15 т.

XX - класс 25 т.

Приложение 8

Техническая характеристика самоходных буровых машин

Марка буровых машин	База машины	Мощность привода, л.с.	Наибольшая глубина бурения, м	Диаметр скважины, мм	Число рабочих органов	Привод подачи	Усилие подачи, кгс	Привод вращения рабочего органа	Частота вращения рабочего органа, об/мин	Масса машины, кг	Сменная производительность, м
БТС-60	Трактор ДТ-54А	54	2,0	60	2	Под собственной массой	300	Электрический	250-500	8270	200-300
БТС-60МУГ	Трактор Т-74	75	1,6	60	2	"	300	"	250-500	7987	270
ШТА-2	Трактор ДТ-75М	90	4; 35 ^X	80;100; 105 ^{XX}	2	Гидравлический	1400; 700 ^X	Механический	250-500; 41 ^X	8950	400-500
БТС-2	Трактор Т-100М	108	25	150;250; 350; 145; 195;220 ^{XX}	I	"	9000	"	60-120	17600	300
Бы-276	Трактор Т-100М	108	2;2,5 ^{XX}	76;105	2	"	600;4000	"	70;175	19000	120 ^{XX}
Бм-253	Трактор Т-130Г	130	2;2,5 ^{XX}	76;105	2	"	4000	"	70;175	20500	120; 600
Бм-254	Трактор ТДТ-55А	62	2,5	76;105	2	"	4000	"	71;203; 412	12200	40;80; 280
БТС-150	Тракторы Т-100М и Т-130	108	23	150	I	"	II300	"	105;195	28000	20-60

^X При бурении пневмоударником.^{XX} При бурении шарошками.

Техническая характеристика перфораторов

марка перфо- ратора	вес- са, кг	длина, мм	диаметр поршня, мм	ход порш- ня, мм	число ударов в ми- нуту	работа удара, кгс·м	крутящий момент, кгс·см	диаметр коронки, мм	максималь- ная глуби- на буре- ния, м	расход воздуха, м ³ /мин
<u>Ручные</u>										
ПР-13Л	13,7	540	60	-	1950	2,5	60	36-38	4	1,7
ПР-18Л	18	570	70	-	2400	4,0	100	36-46	4	2,5
ПР-20	20	530	76	45	2500	3,5	140	46	3	3,2
ПР-23	24	575	100	36	3200	5,0	210	46	5	4,2
ПР-24ЛБ	24	670	85	35	2600	5,0	200	36-56	4	3,5
ПР-26	24	650	72	52	1850	2,5	150	46	3	2,8
ПР-30ЛБ	30	687	70	54	1700	2,8	135	36-56	4	2,8
ПРО-30Л	30	650	70	54	-	5,5	-	36-56	3	3,5
<u>Коленковые</u>										
КС-4	40	760	76	60	1750	6,7	200	46	15	4,2
КС-50	50	720	90	75	1570	3,0	235	65-85	12	4,5

Приложение 10

Техническая характеристика ручных термобуров

Марка термо-бура	Диаметр скважин, мм	Глубина бурения, м	Скорость бурения, ш/ч	Параметры газовой струи на срезе сопла		Параметры воздуха		Расход горючего, л/мин	Размеры бура, мм	Масса без шлангов, кг	
				температура, к	скорость, м/с	расход, м ³ /ч	давление, кгс/см ²				
РТБ-В1	75-85	1,5	10-18	700-900	850-950	3,5-4	5-6	0,1-0,18	54	1800	9
РТБ-В2	75-85	1,5	10-60	700-900	850-950	3,5-4,5	5-6	0,1-0,18	54	1800	9
РТБ-В5М	50-70	2,0	15-60	800-1500	900-1200	3-4	4-5	0,12-0,15	38	1500	7
РТБ-В3	40-45	1,6	10-60	700-1500	850-1250	3-3,5	5-6	0,08-0,1	35	2000	5,5

Приложение II

Технические характеристики тяжелых бульдозеров на тракторах класса 25 т
различной мощности

Технические показатели	Трактор мощностью						
	385 л.с.		285 л.с.		320 л.с.	410 л.с.	620 л.с.
	I тип	II тип	I тип	II тип			
Базовый трактор	Д-9	Д-9	ТД-250	ТД-250	Д-155	Д-355	Д-455
двигатель:							
марка	Д-323	Д-323	ДТ-817В	ДТ-817В	БДИ55-4	БДИ55-4А	ВТА1700-0300
мощность, л.с.	385	385	285	285	320	410	620
Число оборотов, об/мин	1330	1330	1900	1900	-	-	-
Ширина отвала, м	4,87	4,09	3,98	4,67	4,13-4,75	4,32-5,05	4,8
Высота отвала, м	1,3	1,3	1,47	1,17	1,14-1,56	1,31-1,84	2,13
Наибольшая глубина опускания отвала, м	0,6	0,54	0,51	0,55	0,56	0,7	0,8
Наибольшая высота подъема отвала, м	1,22	1,5	1,42	1,42	1,5	1,5	1,7
Угол установки отвала в плане, град.	65-90	90	90	65-90	90	90	90
Скорость передвижения, км/ч:							
вперед	0-9,7	0-9,7	0-10,1	0-10,1	0-II,8	0-I2,7	0-I4,6
назад	0-I2,7	0-I2,7	0-II,3	0-II,3	0-II,7	0-I2,6	0-I4,4

Окончание приложения II

Технические показатели	Трактор мощностью						
	385 л.с.		285 л.с..		320 л.с.		
	I тип	II тип	I тип	II тип	410 л.с.	620 л.с.	
Габариты, м:							
длина с трактором	7,09	7,08	6,68	6,64	6,88	7,4	8,4
ширина	4,87	4,09	3,98	4,67	4,13	3,03	4,8
высота	2,8	2,8	2,7	2,7	3,64	4,03	4,35
Масса (с трактором), т	38,7	38,2	30,6	30,7	33,8	45,4	68,4

Приложение I2

Технические характеристики рыхлителей на тракторах класса 25 т различной мощности

Технические показатели	Трактор мощностью						
	285 л.с.		385 л.с.		320 л.с.		410 л.с.
	I тип	II тип	I тип	II тип			620 л.с.
Марка базового трактора	ТД-25С	ТД-25С	Д-9Р	Д-9Р	Д-155	Д-355	Д-455
Количество зубьев	I-3	I-3	I-3	I	I-3	I-3	I
Глубина рыхления, м	I,26	I,26	0,9-I,27	I,27-I,83	0,8-I,24	I,02-I,4	I,8
Ширина полосы рыхления, м	2,4	2,0	3,03	-	2,24	2,64	-
Расстояние между смежными зубьями	0,96	0,96	I,34	-	I,I2	I,32	-
Скорость передвижения, км/ч:							
вперед	0-I0,I	0-I0,I	0-9,7	0-9,7	0-II,8	0-I2,7	0-I4,6
назад	0-II,3	0-II,3	0-I2,7	0-I2,7	0-I3,7	0-I2,6	0-I4,4
Габариты, м:							
длина	6,9	6,9	7,5	7,0I	7,8	9,9	II,18
ширина	2,8I	2,8I	3,03	3,03	4,I3	4,3	4,8
высота	2,57	2,57	2,8	2,8	3,64	3,7	4,37
Масса, т	29,9	29,9	39,5	40,5	38,9	52,I3	76,0

Приложение I3

Техническая характеристика автомобиля ГАЗ-66

Кузов - металлическая платформа с открывающимся задним бортом.

Кабина - двухместная цельнометаллическая, расположенная над двигателем.

Грузоподъемность, кг	2000
Общая масса буксируемого прицепа, кг	2000
Собственная масса в снаряженном состоянии, кг	3470
Полная масса, кг	>800
дорожные просветы, мм:	
под передней осью	315
под задней осью	315
Радиус поворота, м:	
по колее внешнего переднего колеса	9,5
наружный габаритный	10,0
максимальная скорость, км/ч	90-95
двигатель	ГАЗ-66
Сцепление	Однодисковое, сухое
Габариты, мм:	
длина	5655
ширина	2322
высота	2440

Приложение 14

Техническая характеристика компрессоров низкого давления ДК-9М, ПК-10

База компрессоров - тележка на пневмоколесном ходу.
Тип компрессора - двухступенчатый вертикальный.

Показатели	Марка компрессора	
	ДК-9М	ПК-10
Производительность, м ³ /мин	10,0	10,5
давление нагнетания, кгс/см ²	6	7
Тип двигателя	КДи-100	Д-108
Мощность двигателя, л.с.	100	108
Габаритные размеры, мм:		
длина	5035	4700
ширина	1850	1890
высота	2550	2610
Масса, кг	5600	5100

Приложение 15

Техническая характеристика трубоукладчиков
Т-1530В, Т-3560А

Показатели	Марка трубоукладчика	
	Т-1530В	Т-3560А
Грузоподъемность (максимальная), т	15,0	35,0
момент устойчивости на горизонтальной площадке (максимальный), тс·м	42,0	75,0
Вылет крюка (максимальный), м	5,0	6,5
Высота подъема крюка (максимальная), м	5,0	5,9
Глубина опускания крюка от уровня земли (при минимальном вылете крюка), м	2,0	2,0
Скорость подъема и опускания груза, м/мин	7,0-20,6	8,0 и 15,0
Скорость передвижения, км/ч:		
вперед	2,0-5,46	2,09-6,68
назад	2,71-4,43	3,08
Удельное давление левой гусеницы на грунт при использовании всего момента устойчивости и максимальной нагрузки на крюке (расчетное), кгс/см ²	1,75	2,5
Тяговое усилие на ведущем колесе при наибольшем моменте двигателя (максимальное), тс	13,2	22,8
двигатель:		
тип	Д-108	Д-180
мощность, л.с.	108	180
скорость вращения, об/мин	1070	1100
Расстояние между осями, мм:		
гусениц	2380	2500
ведущего и натяжного колес (среднее)	3185	3800
Ширина гусениц, мм	670	700
дорожный просвет при погруженных грунтовых зацепах, мм	420	440

Окончание приложения I5

Показатели	Марка трубоукладчика	
	T-1530B	T-3560A

Размеры (с вертикальной стрелой и придинутым контргрузом), мм:

длина	4380	5400
ширина	4310	4260
высота	6560	7860
масса (конструктивная), кг	24950	35700

Приложение I6

РАСШИФРОВКА МАРОК ОДНОКОВШОВЫХ ЭКСКАВАТОРОВ

Одноковшовые экскаваторы, выпускаемые серийно до 1968 г., имеют индекс только с одним техническим показателем: первые две цифры, если индекс трехцифровый, и первые три цифры, если в индексе четыре или более цифр.

Марки экскаватора указывают вместимость ковша в кубических метрах, умноженную на 100.

Последующие цифры в марке обозначают номер модели и буквы — порядок модернизации по алфавиту. Например, марка экскаватора Э-652Б означает, что этот экскаватор имеет ковш вместимостью $0,65 \text{ м}^3$; второй модели (цифра 2) и второй модернизации (буква Б).

Одноковшовые экскаваторы, разработанные после 1968 г., имеют индекс с тремя техническими показателями (всего четыре цифры).

Первая цифра индекса означает номер размерной группы вместимости ковша:

Номер размерной группы	I	2	3	4	5	6	7
Вместимость ковша для разработки грунта из категорий, м^3 (не менее)	0,15	0,25	0,4	0,65	I	1,6	2,5

Вторая цифра индекса означает тип ходового устройства:

- 1 — гусеничное;
- 2 — гусеничное с увеличенной опорной поверхностью;
- 3 — пневматическое;
- 4 — специальное шасси автомобильного типа;
- 5 — шасси грузового автомобиля;
- 6 — трактор;
- 7 — прицепное несамоходное шасси.

Если раньше были распространены в основном экскаваторы с канатной (гибкой) подвеской рабочего органа, то сейчас все шире внедряются экскаваторы с гидравлическим приводом рабочего органа (жесткая подвеска). Поэтому появилась необходимость введении этого качественного показателя в марку экскаватора.

Третья цифра означает конструктивное исполнение рабочего органа:

- 1 - канатная подвеска рабочего органа;
- 2 - жесткая подвеска;
- 3 - телескопическая подвеска.

Четвертая цифра индекса означает порядковый номер модели экскаватора данной марки и исполнения. Кроме того, для обозначения модернизации модели используется буквенное обозначение климатического исполнения с соответствующими буквами: северное исполнение - С, тропическое исполнение - Т, тропическое влажное - ТВ.

Новую индексацию от старой можно отличить по наличию двух букв ЭО, что означает экскаватор одноковшовый против одной буквы Э - перед старой моделью.

В настоящее время при производстве земляных работ используют главным образом экскаваторы старой индексации такие, как: Э-652Б, Э-653, Э-100II, Э-1252Б, ТЭ-3м (торфяной экскаватор) и новой индексации (с жесткой подвеской рабочего органа) ЭО-4I2I, ЭО-422I, ЭП-7I, ЭО-5I22, ЭО-4I23.

Приложение I7

РАСШИФРОВКА МАРОК РОТОРНЫХ ТРАНШЕЙНЫХ ЭКСКАВАТОРОВ

Обозначение роторных экскаваторов расшифровывается следующим образом:

ЭТР - экскаватор траншейный роторный, далее первые две цифры обозначают максимальный рабочий параметр в дециметрах (в данном случае - глубину траншеи), последняя цифра показывает порядковый номер модели. Буква после цифрового индекса означает модернизацию экскаватора. Например, первые две цифры в марке экскаватора ЭТР-258А обозначают, что максимальная глубина отрываемой им траншеи может быть 2,5 м (25 дециметров), а последняя цифра (8) - порядковый номер модели. Буква "А" указывает на то, что была произведена одна модернизация машины.

Аналогичным образом расшифровывается марка траншееезасыпателя роторного (TP) TP-3,5I, где 3,5 - ширина захвата ротора в дециметрах.

СОДЕРЖАНИЕ

1. Общие положения	3
2. Машины и механизмы для выполнения земляных работ....	5
3. Технологические схемы производства земляных работ	8
Общие положения	8
Выполнение работ в нормальных условиях	10
Производство работ на обводненных и заболоченных участках	15
Особенности производства земляных работ в зимних условиях	20
Особенности разработки и засыпки траншей оттаившим грунтом	25
Производство земляных работ в условиях песчано-барханной местности	28
Производство земляных работ в скальных грунтах....	33
4. Общие требования при засыпке траншей	41
5. Выбор и обоснование оптимальных вариантов выполнения земляных работ	42
Приложения	47

Руководство
по выбору оптимальной технологии производства
земляных работ при сооружении линейной части
магистральных трубопроводов

Р 361-79

Редактор Л.С.Панкратьева

Корректор С.П.Михайлова

Технический редактор Т.В. Берешева

Л-54479 Подписано в печать 31/IV 1980 г. формат 60х4/16
Печ.л. 6,75 Уч.-изд.л. 5,5 Бум.л. 3,375
Тираж 1500 экз. цена 55 коп. Заказ 110

Ротапринт ВНИИСТА