Федеральное государственное автономное образовательное учреждение высшего образования «СИБИРСКИЙ ФЕДЕРАЛЬНЫЙ УНИВЕРСИТЕТ» ИНЖЕНЕРНО-СТРОИТЕЛЬНЫЙ ИНСТИТУТ Кафедра «Автомобильные дороги и городские сооружения»

УТВЕРЖДАЮ Заведующий кафедрой

В.В. Серватинский

Выпускная квалификационная работа

На тему: «Технология капитального ремонта автомобильной дороги P-255 «Сибирь» Новосибирск-Кемерово-Красноярск-Иркутск км 1002+000 км – 1007+000 км в Красноярском Крае»

> 08.03.01 Строительство 08.03.01.00.15 Автомобильные дороги

Руководитель 26.06.17 Сорб

подпись, дата Лолжность, ученая степень

Выпускник

Федеральное государственное автономное образовательное учреждение высшего образования «СИБИРСКИЙ ФЕДЕРАЛЬНЫЙ УНИВЕРСИТЕТ» ИНЖЕНЕРНО-СТРОИТЕЛЬНЫЙ ИНСТИТУТ

Кафедра «Автомобильные дороги и городские сооружения»

			E	ощий кафедро В.В. Серватин	іский
			«»	201	7 г.
I На тему: «Технол «Сибирь» Новос	огия капитал ибирск-Кеме 1007+000 в	*	а автомоб эск-Ирку ском Кра ьство	бильной доро гск км 1002+0 e»	
Руководитель	подпись, дата	должность, учена	я степень	инициалы, фам	 илия
Выпускник	подпись, дата			—— инициалы, фам	 илия

Содержание

Введение	3
1. Анализ исходных данных	
1.1. Местоположение объекта	3
1.2. Краткие физико-географические характеристики района проек	тирова-
ния	3
1.2.1. Климат	
1.2.2. Рельеф и морфология	5
1.2.3. Геологические условия	
1.2.4. Гидрогеологические условия	6
1.2.5. Почвы и растительный покров	
2. Краткая характеристика существующей автомобильной дороги и с	ооружений
на ней	7
2.1. Техническая характеристика участка	8
2.2. Проектные решения	10
2.2.1. План	10
2.2.2. Продольный профиль	10
2.2.3. Поперечный профиль	11
2.2.4. Дорожная одежда	12
2.2.5. Искусственные сооружения	14
2.2.6. Примыкания и съезды	17
2.2.7. Организация и безопасность движения транспорта	18
2.3. Общие сведения	18
3. Организация строительного процесса	19
3.1. Продолжительность работ	20
4. Организация производства работ	20
4.1. Подготовительные работы	20
4.2. Земляные работы	21
4.3. Дорожная одежда	23
4.4. Искусственные сооружения	29
4.5. Обустройство и благоустройство	39
5. Технологическая карта	40
Заключение	61
Список использованных источников.	62
Приложение А	

Введение

Проектная документация по объекту «Капитальный ремонт автомобильной дороги P-255 «Сибирь» Новосибирск-Кемерово-Красноярск-Иркутск км 1002+000 – км 1007+000 в Красноярском крае» разработан в рамках выпускной квалификационной работы.

1 Анализ исходных данных

1.1 Местоположение объекта

В административном отношении участок автомобильной дороги P-255 «Сибирь» Новосибирск-Кемерово-Красноярск-Иркутск км 1002+000 — км 1007+000 проходит по территории Рыбинского района Красноярского края.

1.2 Краткие физико-географические характеристики района проектирования

1.2.1 Климат

Основные климатические показатели для участка проектирования приведены в таблице 1 и приняты в соответствии со СНиП 23-01-99 «Строительная климатология» для ближайшей метеорологической станции «Солянка», «Канск».

Таблица 1 – Основные климатические показатели

№	Характеристика	Ед.изм.	Величина	Метеостанция
1	2	3	4	5
1	Дорожно-климатическая зона	-	II	
2	Абсолютная температура воздуха минимальная максимальная	°C	-40 35	Солянка
3	Температура воздуха наиболее холодной пятидневки с обеспеченностью: 0,98	°C	-45 -42	Канск
4	Средняя годовая скорость ветра	м/с	3,5	Солянка
5	Преобладающее направление ветра	-	Ю3,3	//
6	Наибольшая скорость ветра, возможная один раз за: 1год 10 лет 20 лет	м/с	29 39 42	//
7	Средняя годовая относительная влаж-	%	72	//

	ность воздуха			
8	Среднее число дней с относительной влажностью воздуха 80% и более	-	57	//
9	Сумма атмосферных осадков за год	MM	398	//
10	Число дней в году с осадками:			
	более 0,1мм	-	154	//
	более 5мм		20	
11	Максимальное суточное количество	MM	66	//
	осадков	141141	00	11
12	Средняя дата образования устойчивого	_	31.X	//
	снежного покрова		31.21	11
13	Средняя дата разрушения устойчивого	_	9.IV	//
	снежного покрова		7.1 (11
14	Число дней в году с устойчивым снеж-	_	175	//
	ным покровом		175	11
15	Средняя из наибольших декадных вы-	СМ	22	//
	сот снежного покрова за зиму	CIVI	22	11
16	Расчетная толщина снежного покрова	СМ	40	//
	вероятностью превышения 5%	CIVI		
17	Среднее годовое число дней с туманом	-	14	//
18	Средняя годовая продолжительность	час	68	//
	туманов	440	00	//
19	Среднее за год число дней			
	с метелью	час	41	//
	с поземкой		9	
20	Средняя годовая продолжительность	час	314	//
	метелей	час	314	//
21	Среднее за год число дней с гололедом	-	0,40	//
22	Тип местности по увлажнению	_	1	-

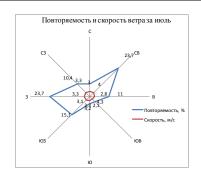
Таблица 2 - Средняя месячная и годовая температура воздуха, °C

Ι	II	III	IV	\mathbf{V}	VI	VII	VIII	IX	X	XI	XII	Год
-18,1	-16,5	-8,8	0,7	8,2	15,6	18,2	14,9	8,5	0,6	-10,1	-16,8	-0,3

Таблица 3 - Повторяемость направлений и скорость ветра

Tuosingu 5 Tiobiophemoorb nampubsionini n ekopoerb berpu										
Пориол			Направление							Штиль
Период		C	CB	В	ЮВ	Ю	Ю3	3	C3	штиль
январь	Повторяемость, %	5,6	13,1	4,4	1,1	3,0	39,2	14,8	18,9	26
	Скорость, м/с	3,5	3,3	2,1	2,8	2,9	5,2	5,3	3,7	-
июль	Повторяемость, %	7,5	23,7	11,0	4,3	4,2	15,1	23,7	10,4	22
	Скорость, м/с	3,0	3,3	2,8	2,1	2,3	3,1	3,3	3,3	-





1.2.2 Рельеф и морфология

Рассматриваемый участок расположен в Рыбинском районе Красноярского края, в пределах Западно—Сибирской равнины. Рельеф района холмистый с незначительными возвышенностями и низинами. Колебание отметок происходит в диапазоне от 359,59 м до 387,50 м.

1.2.3 Геологические условия

По инженерно-геологическим условиям, вся рассматриваемая территория (полоса изысканий) относится к категории сложной, условно-благоприятной по условиям строительства и эксплуатации.

Тип местности по характеру и степени увлажнения в основном I, за исключением днищ суходолов, где тип II.

На участке автодороги ПК $0+00-\Pi$ К 37+70 покрытие автодороги состоит из слоя асфальтобетона трещиноватого (2 слоя - 8см+12 см, средней мощностью 0.20 м). Далее на участке автодороги ПК $37+70-\Pi$ К 50+00 покрытие автодороги состоит из слоя асфальтобетона трещиноватого, средней мощностью 0.20 м (2 слоя - 8см+12 см).

В результате анализа выполненных буровых работ и лабораторных исследований, в разрезе участка изысканий выделено 15 инженерногеологических элементов (ИГЭ) и 2 слоя дорожной одежды - покрытия, мощность, состояние и условия залегания которых приведены на продольном профиле и литологических колонках скважин.

Из них:

слои дорожной одежды-покрытия:

- асфальтобетон трещиноватый (2 слоя - 8см+12 см), средней мощностью 0.20 м;

слои дорожной одежды-основания:

- ИГЭ-1 суглинок гравелистый твердый;
- ИГЭ-1а супесь гравелистая твердая;
- ИГЭ-1б (ПГС) гравийные грунты с суглинистым твердым заполнителем до 40%;

слои земполотна:

- ИГЭ-2а суглинок легкий пылеватый полутвердый;
- ИГЭ-2б суглинок тяжелый песчанистый твердый слабозаторфованный;
- ИГЭ-2в суглинок тяжелый пылеватый твердый с примесью органических веществ;
- ИГЭ-3 глина легкая пылеватая твердая слабозаторфованная; *слои основания земполотна делювиального генезиса (7):*

- ИГЭ-4 суглинок легкий песчанистый полутвердый;
- ИГЭ-4а суглинок легкий пылеватый полутвердый;
- ИГЭ-4б суглинок тяжелый песчанистый полутвердый;
- ИГЭ-4в суглинок тяжелый пылеватый полутвердый;
- ИГЭ-4г суглинок тяжелый пылеватый тугопластичный;
- ИГЭ-4д суглинок легкий пылеватый тугопластичный;
- ИГЭ-5 глина легкая песчанистая полутвердая;
- ИГЭ-5а глина легкая пылеватая полутвердая с примесью органических веществ.

Грунты основания земполотна незасоленные, по степени агрессивного воздействия на конструкции из бетона относятся к неагрессивным.

Частные характеристики физико-механических свойств грунтов, определенных по отобранным пробам.

Подземные воды на период проходки скважин не встречены.

1.2.4 Гидрогеологические условия

Гидрогеологические условия района характеризуются наличием водоносных горизонтов и комплексов четвертичных аллювиальных отложений и коренных пород различного состава и возраста. Глубина залегания подземных вод колеблется от 2 до 20 и более метров. Наиболее близко к поверхности залегают линзы "верховодки" и водоносные горизонты четвертичных аллювиальных, делювиальных и озерно-болотных отложений.

Четвертичный водоносный комплекс пользуется широким распространением в районе. Питание и водообильность этих вод зависит от количества выпадающих осадков, фильтрационной способности коренных пород. Водовмещающими являются пески, супеси и гравийно-галечные отложения.

Воды аллювиальных отложений преимущественно гидрокарбонатные кальциевые, реже магниевые и натриевые.

1.2.5 Почвы и растительный покров

Тип растительности района — леса подгорно-подтаежные, встречаются в виде отдельных массивов, окруженных сельхозугодьями (пашни, пастбища) и пустошью. Пойменные террасы и водоразделы покрыты густым смешанным лесом, в состав которого наряду с хвойными породами (ель, сосна, лиственница) входят также береза и осина.

Почвы района, согласно районированию почв Красноярского края, относятся к черноземам оподзоленным. Почвообразующими породами являются покровные суглинки, глины, супеси, пески.

2. Краткая характеристика существующей автомобильной дороги и сооружений на ней

Район проектирования – Красноярский край, Рыбинский район.

Автомобильная дорога P-255 «Сибирь» в Красноярском крае является автомобильной дорогой федерального значения и служит для обеспечения транспортной связи между городами Ачинск, Красноярск, Канск и другими населенными пунктами. По данному участку осуществляются грузовые и пассажирские перевозки, а так же проезд личного автотранспорта.

На всем своем протяжении проектируемый участок имеет капитальный тип покрытия из асфальтобетонной смеси. Ширина покрытия колеблется в пределах от 6,7м до 10,6м. Ширина земляного полотна составляет 11,2м-23,0м, высота насыпи колеблется от 0,53м до 3,50м. Техническое состояние конструктивных элементов проектируемого участка отражено в ведомости дефектов и фотоматериалах, приведенных в приложении к данному отчету.

В плане трасса имеет 3 выраженных кривых с минимальным радиусом 1390м и максимальным радиусом 5000м.

Максимальный продольный уклон составляет 53‰, минимальный 1‰.

Поперечный профиль двускатный, максимальная высота насыпи 3,50м. Заложение откосов меняется от 1,1:5 до 1:4.

Искусственные сооружения представлены в виде шести водопропускных труб на основной дороге и четырех на съездах с дороги:

ПК13+38 железобетонная труба d=0,6м (на съезде слева);

– ПК13+39 железобетонная труба d=0,6м (на съезде справа);

– ПК16+56 железобетонная труба d=1,0м;

– ПК27+51 железобетонная труба d=1,5м;

ПК36+89 железобетонная труба d=0,8м (на въезде на АЗС);

– ПК37+15 железобетонная труба d=0,8м (на выезде с A3C);

- ПК41+96 железобетонная труба d=1,0м;

Съезды и примыкания обустроены дорожными знаками и сигнальными столбиками.

Инженерное обустройство участка представлено дорожными знаками, разметкой и ограждением.

Характеристики существующих съездов и примыканий приведены в таблице №4.

Таблица 4 - Характеристики существующих съездов и примыканий

№ п/п	Наимено- вание		ус закруг- ния, м	Расположение, КМ+		Ширина по- крытия, м	Направление	
		слева	справа	слева	справа		1	
	-	-	На балансе	е ФКУ «Ба	йкалуправ [,]	годор»		
1	Съезд	9,5	20,0	13+38		8,0	в поле	
2	Съезд	5,0	15,0		13,39	6,5	в лес	
3	Примыкание	10,0	70,0		33+51	14,0	в Ирбей	
4	Примыкание	12,0	85,0	33+51		13,5	в Н.Солянку	
			И	ная собст	венность			
7	Съезд	6,0	5,0		37+00	5,0	на АЗС	
8	Съезд	6,0	6,0		37+20	5,0	на АЗС	

2.1 Техническая характеристика участка

Основные техническо-экономические показатели проектируемого участка приведены в таблице 5.

Таблица 5 - Основные техническо-экономические показатели

№ п/п	Наименование показателя	Величина проект- ная	Величина факти- ческая
1	Техническая категория дороги	III	III
2	Расчетная скорость движения, км/ч	100	100
3	Число полос движения	2	2
4	Ширина земляного полотна, м	12,0	12,0
5	Ширина проезжей части дороги, м	7,0	7,0
6	Ширина обочин, м	2,5	2,5
7	Наименьший радиус кривых в плане, м	600	600
8	Наибольший продольный уклон, ‰	50	50
	Наименьший радиус кривых в профиле, м:		
9	выпуклых	10000	5000
10	вогнутых	3000	2009
11	Тип дорожной одежды	капитальный	капитальный
12	Вид покрытия	асфальтобетон	асфальтобетон
	Иомуюстроми и осоружения:	Водопропускные	Водопропускные
13	Искусственные сооружения: вид/шт/материал	тру-	тру-
	вид/шт/материал	бы/7/железобетон	бы/7/железобетон

Параметры продольного профиля для расчетной скорости 80 км/ч, в соответствии со СНиП 2.05.02-85, пункт 4.1, принимаются на следующих участках:

 $\Pi K0+00 - \Pi K01+40$, $\Pi K5+20 - \Pi K8+20$, $\Pi K09+80 - \Pi K13+80$, $\Pi K19+00 - \Pi K35+40$, $\Pi K38+20 - \Pi K41+80$, $\Pi K46+20 - \Pi K50+00$.

Расчетная интенсивность движения принимается наибольшая суммарная для обоих направлений по сечениям на основе данных обследования. При этом за расчетную принята часовая интенсивность движения - наибольшая часовая интенсивность выражаемая в единицах, приведенных к легковому автомобилю.

Таблица 6 – Расчетная интенсивность движения

Виді	Виды автотранспорта			
Автомобили и	Легкие до 2,0т. включ.	14		
автопоезда	Средние св. 2,0 до 6,0т	17		
грузоподъемностью	Тяжелые св. 6,0 до 8,0т	14		
	Автопоезда	18		
-	Легковые	117		
-	Автобусы	3		

Таблица 7 – Состав транспортного потока

таолица / со	Time Tpuni	<u>Упортного</u> УІ	I №1 1005+235			
Состав транс- портного пото- ка	Интен- сив- ность факти- ческая на 2013 г (авт/час	Коэф- фици- ент приве- дения	Часовая интенсив- ность, при- веденная к легковому автомоби- лю	Суточная интен- сивность движе- ния (авт/сут)	Коэф- фици- ент приве- дения к расчет- ной нагруз- ке по ОДН 218.046- 01	Интенсив- ность, при- веденная к расчетной нагрузке по ОДН 218.046-01
Легковые	117	1	117	1842	0,005	9
Грузовые (1-2т)	14	1,3	18,2	220	0,005	1
Грузовые (2-6т)	17	1,4	23,8	268	0,2	54
Грузовые (6-8т)	14	1,6	22,4	220	0,7	154
Автопоезда	18	3,2	57,6	284	1,5	426
Автобусы	3	2,5	7,5	47	0,7	33
Всего			246			677

Суточная интенсивность определяется по формуле:

$$N_{\text{cyt}} = \frac{N_{\text{wac}}}{\kappa} 100$$
, $a_{BT.}/\text{cyt.}$

где к – временной коэффициент.

Для УП №1 км1005+235 (сечение В):

$$N_{\text{сут}} = \frac{246}{6,35} 100 = 3881 \, \text{авт./сут.}$$

Расчет суточной интенсивности движения производился согласно «Руководству по прогнозированию интенсивности движения на автомобильных дорогах» утвержденному распоряжением Минтранса России от 19.06.2003г. №ОС-555-р.

Перспективная интенсивность движения рассчитывается по формуле:

$$N_{12} = N_0 \left(1 + \frac{P}{100}\right)^{12-1}$$

где: No - исходная интенсивность движения, авт./сутки;

Р - процент ежегодного прироста интенсивности движения, 4%;

t - срок службы дороги, t = 12 лет.

Для УП №1 км1005+235 (сечение В):

$$N_{12} = N_0 \left(1 + \frac{P}{100}\right)^{12-1} = 3881 \left(1 + \frac{4}{100}\right)^{11} = 5974 a_{BT}/cy_{T}.$$

2.2 Проектные решения

2.2.1 План

Плановое положение дороги при капитальном ремонте не изменяется, для уменьшения объемов земляных работ и недопущения дополнительного постоянного отвода земли трасса проложена с максимальным использованием существующего земляного полотна. Для упрощения технологии производства работ по устройству новой дорожной одежды на уширениях проезжей части проектная ось трассы проложена с учетом устройства уширений с одной стороны.

Начало участка ПК 0+00 — принято по оси существующей дороги и соответствует КМ 1002+000.

Конец трассы ПК 50+00 — принят по оси существующей дороги и соответствует КМ 1007+000.

Протяженность участка проектирования 5000 м.

Чертеж плана проектируемого участка и ведомость углов поворота, прямых и кривых плана трассы приведены в графической части данного раздела.

2.2.2 Продольный профиль

Построение проектной линии продольного профиля выполнено с применением программного комплекса «IndorCAD/Road» с учетом условий местности и строений дороги с максимально возможным сохранением элементов существующей дороги.

Контрольные точки начала и конца трассы приняты по оси существующей дороги, сопряжение с существующим покрытием автомобильной дороги осуществляется при помощи призмы схода.

Для обеспечения устройства земляного полотна в пределах существующей полосы постоянного отвода земли был разработан вариант продольного

профиля с вынужденным занижением радиусов вертикальных кривых относительно нормативных.

Чертеж продольного профиля проектируемого участка приведен в приложений А

2.2.3 Поперечный профиль

Ширина проезжей части и обочин приводится в соответствие к нормам для III технической категории.

Поперечный профиль двухскатный от оси, уклон обочин 40‰, проезжей части 20‰. Заложение откосов местами не изменяется, в связи с ограниченной шириной существующей полосы отвода дороги.

На кривых малого радиуса устраиваются виражи в соответствии с п.4.17 СНиП 2.05.02-85* «Автомобильные дороги» и СП 34.13330.2012 «Автомобильные дороги».

На проектируемом участке предусмотрено шесть типов поперечных профилей:

Тип 1 - поперечный профиль принят типовым при высоте насыпи до 3,0м, ширина проезжей части 7,0м — 2 полосы движения с уклоном от оси 20‰, обочины шириной по 2,5м находятся с обеих сторон от дороги с уклоном от проезжей части 40‰. Укрепление обочин имеет ширину 1,5м, 0,5м из которых имеет конструкцию дорожной одежды по типу проезжей части. Откос имеет заложение 1:4 с обеих сторон. Без кювета.

Тип 1а — поперечный профиль аналогичный типу 1 (III) с боковыми кюветами. Кювет глубиной от 0,3м, заложение внутреннего откоса кювета составляет 1:4, внешнего — 1:1,5.

Тип 2 — поперечный профиль принят типовым при высоте насыпи от 3,0м, ширина проезжей части 7,0м — 2 полосы движения с уклоном от оси 20‰, обочины шириной по 2,5м находятся с обеих сторон от дороги с уклоном от проезжей части 40‰. Укрепление обочин имеет ширину 2,5м, 0,5м из которых имеет конструкцию дорожной одежды по типу проезжей части. Откос имеет заложение 1:1,5 с обеих сторон. Без кювета.

Тип 2а — поперечный профиль аналогичный типу 2 с боковыми кюветами. Кювет глубиной от 0,3м, заложение внутреннего откоса кювета составляет 1:1,5, внешнего — 1:1,5.

Тип 1 – доп, Тип 1а – доп – дополнительные поперечные профили соответствуют типам без приставки доп. Заложение откосов дополнительных типов поперечных профилей имеет переменное значение (от 1:1,5 до 1:4) на разных участках трассы. Данное проектное решение было принято из-за ограниченной ширины существующей постоянной полосы отвода автомобильной дороги.

Так как плановое положение трассы изменений не претерпело, следовательно, изменение конструктива земляного полотна не требуется.

Чертежи типовых поперечных профилей проектируемого участка приведены в графической части данного раздела.

2.2.4 Дорожная одежда

Конструкция дорожной одежды проезжей части запроектирована исходя из транспортно-эксплуатационных требований и категории дороги с учетом интенсивности движения, состава транспортных средств, климатических и грунтово-гидрологических условий, санитарно-гигиенических требований и задания заказчика.

В результате технико-экономического обоснования и согласования с заказчиком были приняты 4 типа конструкции дорожной одежды.

Покрытие принято капитального типа, материал покрытия – асфальтобетон.

Тип 1а (выравнивание существующего покрытия)

- Слой покрытия ЩМА-15 щебень из изверженных горных пород M1200-M1400, марка битума 90/130, по ГОСТ 31015-2002, с добавлением добавки «Унирем» толщиной 0,04м;
- Нижний слой покрытия асфальтобетон горячей укладки пористый II марки, из крупнозернистой щебеночной смеси, марка битума БНД-90/130, по ГОСТ 9128-2009, толщиной 0,06м;
- Выравнивающий слой покрытия асфальтобетон горячей укладки пористый II марки крупнозернистый из щебеночной смеси, марка битума БНД-90/130, по ГОСТ 9128-2009, толщиной от 0,0м до 0,06м (локально до 0,31м);

Применяется на участках существующей дорожной одежды при толщине выравнивающего слоя до 0,06м (локально – до 0,31м)

Тип 1б (выравнивание существующего покрытия)

- Слой покрытия ЩМА-15 щебень из изверженных горных пород M1200-M1400, марка битума 90/130, по ГОСТ 31015-2002, с добавлением добавки «Унирем» толщиной 0,04м;
- Нижний слой покрытия асфальтобетон горячей укладки пористый II марки, из крупнозернистой щебеночной смеси, марка битума БНД-90/130, по ГОСТ 9128-2009, толщиной 0,06м;
- Выравнивающий слой покрытия черный щебень по ВСН 123-77, толщиной от 0,06м до 0,62м (локальный максимум);

Применяется на участках существующей дорожной одежды при толщине выравнивающего слоя от 0,06м до 0,62 м (локальный максимум).

Тип 2а (новая дорожная одежда)

- Слой покрытия ЩМА-15 щебень из изверженных горных пород M1200-M1400, марка битума 90/130, по ГОСТ 31015-2002, с добавлением добавки «Унирем» толщиной 0,04м;
- Нижний слой покрытия асфальтобетон горячей укладки пористый II марки, из крупнозернистой щебеночной смеси, марка битума БНД-90/130, по ГОСТ 9128-2009, толщиной 0,06м;
 - Геосетка из полиэфирных волокон;
- Верхний слой основания черный щебень для оснований, марка битума БНД-90/130, ВСН 123-77, толщиной 0,10м;
- Нижний слой основания смеси щебеночные с непрерывной гранулометрией С5 (для оснований), по ГОСТ 25607-2009, толщиной 0,40м;
- Рабочий слой земляного полотна смеси щебеночные с непрерывной гранулометрией C3 (для оснований), по ГОСТ 25607-2009, толщиной 0,40м;
 - Укрепление обочин устраивается из щебеночной смеси C5 $h_{cp} = 0.20$ м.
- Присыпные обочины устраиваются из щебеночной смеси C5 (частично из асфальтобетонного гранулята) h=0,40м.

Применяется в местах уширения проезжей части и на участках полной замены существующей дорожной одежды, в связи с наличием множества дефектов и деформаций существующей конструкции дорожной одежды не позволяющих использовать ее в качестве основания для устройства слоев усиления.

Тип 26 (новая дорожная одежда)

- Слой покрытия ЩМА-15 щебень из изверженных горных пород M1200-M1400, марка битума 90/130, по ГОСТ 31015-2002, с добавлением добавки «Унирем» толщиной 0,04м;
- Нижний слой покрытия асфальтобетон горячей укладки пористый II марки, из крупнозернистой щебеночной смеси, марка битума БНД-90/130, по ГОСТ 9128-2009, толщиной 0,06м;
- Верхний слой основания черный щебень для оснований, марка битума БНД-90/130, ВСН 123-77, толщиной 0,10м;
- Нижний слой основания смеси щебеночные с непрерывной гранулометрией С5 (для оснований), по ГОСТ 25607-2009, толщиной 0,40м;
- Рабочий слой земляного полотна смеси щебеночные с непрерывной гранулометрией C3 (для оснований), по ГОСТ 25607-2009, толщиной 0,40м;
 - Укрепление обочин устраивается из щебеночной смеси C5 $h_{cp} = 0.20$ м.
- Присыпные обочины устраиваются из щебеночной смеси C5 (частично из асфальтобетонного гранулята) h = 0.40м.

Применяется на участках ремонта примыканий.

В качестве подгрунтовки основания для устройства черных слоев дорожной одежды используется битумная эмульсия класса ЭБК-2. Расход битумной

эмульсии при грунтовом основании составляем $0,9\pi/m2$, при основании обработанном вяжущим $-0,4\pi/m2$.

Геосетка по ширине проезжей части укладывается в четыре полосы с продольным и поперечным нахлестом по 0,15м. Схема укладки геосетки приведена на листе конструкции дорожной одежды.

Технические показатели и результаты расчета конструкции дорожной одежды приведены в приложении к данному разделу.

В соответствии с п.7.31 СНиП 2.05.02 и СП 34.13330.2012 для предохранения обочин и откосов земляного полотна на участках с продольными уклонами более 30‰ и в местах вогнутых кривых в продольном профиле предусмотрены продольные водоотводные прикромочные лотки шириной 0,5м для сбора и отвода стекающей с проезжей части воды.

Сбросы воды с прикромочных лотков устраиваются по двум типам:

Тип 1 – принят за основной, устраивается при высоте насыпи более 1,0м;

Тип 2 – устраивается при высоте насыпи до 1,0м из-за невозможности устройства водоприемного колодца.

Ведомость устройства водосбросов приведена на листе графической части данного раздела 35-12.13/19-ТКР-11 лист 4.

Материалы для дорожной одежды доставляются в соответствии с транспортной схемой.

Чертеж конструкции дорожной одежды приведен в графической части данного раздела.

2.2.5 Искусственные сооружения

Конструктивные решения по искусственным сооружениям принимаем на основании результатов обследования и данных отчета по гидрометеорологическим изысканиям.

Искусственные сооружения на данном участке представлены шестью водопропускными трубами на основной дороге, двумя на съездах с дороги и двумя трубами на въезде и выезде с АЗС:

— железобетонная труба на ПК13+38 (примыкание слева) диаметром 0,6м, длиной 10,29м. Труба состоит из 3-х железобетонных звеньев длиной по 3,0м и одного звена длиной 1,0м. Труба является перепуском. Перепуск воды осуществляется в осенне-весенний паводковый период и в период обильных дождей. Вход слева.

Проектом предусмотрено очистка трубы от ила и наносов, заделка сколов и покраска оголовочных частей перхлорвиниловой краской в два слоя.

— железобетонная труба на ПК13+39 (примыкание справа) диаметром 0,6м, длиной 10,44м. Труба состоит из 3-х железобетонных звеньев длиной по 3,0м и одного звена длиной 1,0м. Труба является перепуском. Перепуск воды

осуществляется в осенне-весенний паводковый период и в период обильных дождей. Вход слева.

Проектом предусмотрено очистка трубы от ила и наносов, заделка сколов и покраска оголовочных частей перхлорвиниловой краской в два слоя.

— железобетонная труба на ПК16+56 диаметром 1,0м, длиной 16,86м. Труба состоит из 16-ти железобетонных звеньев длиной по 1,0м. Труба является перепуском. Перепуск воды осуществляется в осенне-весенний паводковый период и в период обильных дождей. Вход слева.

Максимальный гидрологический расход воды 2,14 м3/с.

Режим протекания – безнапорный.

Максимальный гидрологический расход воды 2,14 м3/с согласно ТПЗ.501.4-144.0-4 02 превышает допустимый расход для цилиндрического входного звена - производим замену на конический с заменой портальной и откосных стенок.

В связи с доведением параметров поперечного профиля до нормативных, производим удлинение водопропускной трубы на выходе с заменой портальной и откосных стенок.

Также проектом предусмотрено: конопатка швов и заделка их цементным раствором, чистка тела трубы от ила и мусора. Устранение сколов и трещин, окраска перхлорвиниловой краской оголовочных частей не требуется в связи с заменой на новые.

Под оголовочные звенья трубы устраивается подушка из щебеночнопесчаной смеси толщиной 0,30м.

Портальная стенка устанавливается на тщательно спланированную поверхность щебеночно-песчаной подушки.

Откосные стенки устанавливаются на щебеночную подготовку слоем 0,1м.

Глубина подошвы щебеночно-песчаной подушки для портальной и откосных стенок назначается на 0,25м ниже расчетной глубины промерзания.

— железобетонная труба на ПК27+51 диаметром 1,5м, длиной 23,99м. Труба состоит из 23-х железобетонных звеньев длиной по 1,0м. Труба является перепуском. Перепуск воды осуществляется в осенне-весенний паводковый период и в период обильных дождей. Вход слева.

Максимальный гидрологический расход воды 4,92 м3/с.

Режим протекания – безнапорный.

Максимальный гидрологический расход воды 4,92м3/с согласно ТПЗ.501.4-144.0-4 02 превышает допустимый расход для цилиндрического входного звена - производим замену на конический с заменой портальной и откосных стенок.

В связи с доведением параметров поперечного профиля до нормативных и необходимостью проведения работ по укреплению русла на выходе в границах постоянной полосы отвода - производим демонтаж звеньев ЗКЗ.8.100 водопропускной трубы на выходе и входе с заменой портальной и откосных стенок.

Также проектом предусмотрено: конопатка швов и заделка их цементным раствором, чистка тела трубы от ила и мусора. Устранение сколов и трещин, окраска перхлорвиниловой краской оголовочных частей не требуется в связи с заменой на новые.

Под оголовочные звенья трубы устраивается подушка из щебеночнопесчаной смеси толщиной 0,30м.

Портальная стенка устанавливается на тщательно спланированную поверхность щебеночно-песчаной подушки.

Откосные стенки устанавливаются на щебеночную подготовку слоем 0,1м.

Глубина подошвы щебеночно-песчаной подушки для портальной и откосных стенок назначается на 0,25м ниже расчетной глубины промерзания.

— железобетонная труба на ПК36+66 на въезде на АЗС (справа) диаметром 0,8м, длиной 20,31м. Труба расположена за границами полосы постоянного отвода земель под дорогу и не находится на балансе ФКУ «Байкалуправтодор».

Работы по замене трубы осуществляются за счет владельца АЗС.

— железобетонная труба на ПК37+20 на выезде с АЗС (справа) диаметром 0,8м, длиной 10,27м. Труба расположена за границами полосы постоянного отвода земель под дорогу и не находится на балансе ФКУ «Байкалуправтодор».

Работы по замене трубы осуществляются за счет владельца АЗС.

— железобетонная труба на ПК41+96 диаметром 1,0м, длиной 14,79м. Труба состоит из 14-ти железобетонных звеньев длиной по 1,0м. Труба является перепуском. Перепуск воды осуществляется в осенне-весенний паводковый период и в период обильных дождей. Вход справа.

Максимальный гидрологический расход воды 1,24 м3/с.

Режим протекания – безнапорный.

В связи с доведением параметров поперечного профиля до нормативных, производим удлинение водопропускной трубы на выходе с заменой портальной и откосных стенок.

Также проектом предусмотрено: конопатка швов и заделка их цементным раствором, заделка трещин и сколов цементным раствором оголовочной части на входе, чистка тела трубы от ила и мусора, кошение высокой растительности, окраска оголовочной части перхлорвиниловой краской в два слоя на входе.

Под оголовочное звено трубы устраивается подушка из щебеночнопесчаной смеси толщиной 0,30м.

Портальная стенка устанавливается на тщательно спланированную поверхность щебеночно-песчаной подушки.

Откосные стенки устанавливаются на щебеночную подготовку слоем 0,1м.

Глубина подошвы щебеночно-песчаной подушки для портальной и откосных стенок назначается на 0,25м ниже расчетной глубины промерзания. Очистка от пыли и грязи портальной, откосных стенок на входе. Заделка сколов цементным раствором и покраска перхлорвиниловой краской в два слоя (Укрепительные работы на всех трубах, кроме труб на примыканиях).

Откосы насыпи укрепляются матрацами «Рено» толщиной 0,17м, уложенных по слою геотекстиля. Матрацы «Рено» заполняются камнем фр. 70-120мм.

Входное и выходное русла укрепляются монолитным бетоном толщиной 0,08м и 0,12м соответственно, на основании из щебеночно-песчаной смеси 0,10 м.

В конце выходного русла устраивается гаситель с заполнением камнем фр. 70-120мм.

Каменный материал укреплений принимается из изверженных, метаморфических и осадочных пород, не имеющий признаков выветривания прочностью не менее 600 кг/см2 и морозостойкостью не менее F200.

2.2.6 Примыкания и съезды

Проектной документацией предусмотрен ремонт четырех существующих съездов на пикетах:

ПК13+38 слева, ПК13+39 справа.

Основные виды работ по съездам:

- Разборка существующего покрытия;
- Разработка котлована для устройства проектируемой дорожной одежды;
 - Устройство дорожной одежды;
 - Досыпка и укрепление обочин;
 - Планировка и укрепление откосов земляного полотна;
 - Обустройство примыканий.

На съездах предусмотрено устройство равнопрочной дорожной одежды с основной дорогой в пределах радиусов закругления примыканий.

Съезды с основной дороги запроектированы согласно нормативным требованиям. Объемы работ по съездам приведены по границе существующего отвода земли.

Обеспечение безопасности движения на съездах достигается установкой дорожных знаков, сигнальных столбиков, нанесением дорожной разметки. Обустройство съездов выполнено в соответствии с ГОСТ Р52289-2004 «Технические средства организации дорожного движения». Знаки расставлены по ГОСТ Р52290-2004 «Знаки дорожные». Разметка устроена по ГОСТ Р51256-2011.

Объемы работ по съездам представлены в графической части данного раздела. Работы по капитальному ремонту примыканий к A3C на ПК37+00 осуществляются за счет собственника A3C.

2.2.7 Организация и безопасность движения транспорта

Организация движения выполнена в соответствии с действующими нормами и правилами.

Знаки дорожные выполняются со световозвращающей поверхностью в соответствии с ГОСТ Р 52290-2004 «Технические средства организации дорожного движения. Знаки дорожные. Общие технические требования».

Установка средств организации движения выполняется согласно ГОСТ Р 52289-2004 «Технические средства организации дорожного движения. Правила применения дорожных знаков, разметки, светофоров, дорожных ограждений и направляющих устройств».

Проектом предусмотрена замена всех существующих дорожных знаков на новые с установкой недостающих.

На проектируемом участке применяются дорожные знаки типоразмера II с нанесенной световозвращающей пленкой алмазного типа (тип В), что позволит повысить уровень безопасности дорожного движения на данном участке, особенно в темное время суток и при недостаточной видимости.

На всем протяжении ремонтируемого участка предусмотрено нанесение горизонтальной разметки, осевой и боковой согласно ГОСТ Р 52289-2004.

2.2.8 Общие сведения

Проектная документация по объекту «Капитальный ремонт автомобильной дороги P-255 «Сибирь» Новосибирск-Кемерово-Красноярск-Иркутск км 1002+000 – км 1007+000 в Красноярском крае».

Основанием для проектирования является задание на выполнение проектно-изыскательских работ и экспертизу проектов на капитальный ремонт действующей сети автомобильных дорог общего пользования федерального значения на 2017-2018 годы.

Район проектирования – Красноярский край, Рыбинский район.

Начало участка ПК 0+00 — принято по оси существующей дороги и соответствует КМ 1002+000.

Конец трассы ПК 50+00 — принят по оси существующей дороги и соответствует КМ 1007+000.

Протяженность участка проектирования 5000 м.

При разработке проекта организации строительства учтены следующие нормативные документы:

- СНиП 3.01.01-85* «Организация строительного производства»;
- СНиП 1.04.03-85 « Нормы продолжительности строительства и задела в строительстве предприятий, зданий и сооружений»;
- СНиП 12-03-2001 и СНиП 12-04-2003 « Безопасность труда в строительстве (части 1и 2);

- BCH 37-84 « Инструкция по организации движения и ограждению мест производства дорожных работ»;
- BCH 8-89 «Инструкция по охране природной среды при строительстве, ремонте и содержании автомобильных дорог (Минавтодор РСФСР);
- «Рекомендации по учету требований по охране окружающей среды при проектировании автомобильных дорог и мостовых переходов» (Министерство Транспорта Федеральный дорожный департамент», 1995г.);
- «Правила устройства и безопасной эксплуатации грузоподъемных кранов»;
- СанПиН 2.2.3.1984-03 «Гигиенические требования к организации строительного производства и строительных работ»;
 - нормативные документы по охране природы.

Движение транспорта на период ремонта осуществляется по свободной полосе.

Весь комплекс работ производится параллельно, соответственно выполняемым этапам работ.

3 Организация строительного процесса

Движение транзитного транспорта на период строительно-монтажных работ осуществляется на одной полосе дороги, в то время когда на другой полосе производятся дорожно-строительные работы (земляные работы, демонтаж существующей дорожной одежды, устройство новой дорожной одежды).

Проектом предусмотрено производство работ поточным методом «с колес» с организацией комплексного потока, состоящего из специализированных отрядов, что позволяет повысить качество СМР и сократить сроки работ.

Проектом не предусмотрено устройство стационарного бытового городка.

Доставка материально-технических ресурсов осуществляется согласно утвержденной транспортной схемы поставки дорожно-строительных материалов приведенной в приложении к данному разделу.

Питание, проживание и доставка рабочих до места производства работ предусматривается строительной подрядной организацией. Питание рабочих на трассе не предусмотрено. Доставка рабочих до места производства работ осуществляется автотранспортом подрядчика за один рейс. Расстояние перевозки составляет 23км. Максимальное количество человек для перевозки составляет 27 человек.

Непосредственно на участке производства дорожных работ устанавливается передвижной вагончик инвентарного типа, контейнер с крышкой для сбора твердых бытовых отходов, биокабина с рукомойником, которые перемещаются с фронтом работ. Инвентарный вагончик должен быть оборудован кулером с питьевой водой и первичными средствами пожаротушения и оказания первой медицинской помощи.

Строительная подрядная организация должна иметь свои базы для выдачи, хранения и обработки спецодежды, гардеробные и душевые для рабочих, в соответствии с СанПиН 2.2.3.1384-03 «Гигиенические требования к организации строительного производства и строительных работ» и СНиП 2.09.04-87* «Административные и бытовые здания».

3.1 Продолжительность работ

В соответствии с требованиями СНиП 1.04.03-85 продолжительность выполнения каждого вида работ определена расчетом по «Государственным элементным сметным нормам на строительные работы», исходя из объемов работ и производительности машин и механизмов, выполняющих эти работы. Подготовительные работы, земляные работы, устройство дорожной одежды, ремонт искусственных сооружений, обустройство производятся в одну смену.

Количество рабочих дней в месяц составляет в среднем 20 дней.

Реализация проектируемого объекта предусмотрена следующими этапами:

Этап I: с км1002+000 по км 1007+000.

Продолжительность работ рассчитана на 4 календарных месяцев (4,0 календарных месяца на этап I). Рекомендуемые проектом марки и типы машин могут быть заменены эквивалентными по производительности машинами, имеющимися у подрядчика. Все работы по капитальному ремонту осуществляются в летнее время.

4 Организация производства работ

4.1 Подготовительные работы

До начала основных строительно-монтажных работ должна быть обеспечена подготовка строительного производства, включающая организационно-технические мероприятия, подготовительные работы.

В подготовительный период выполняются следующие виды работ:

- восстановление трассы;
- организация безопасности движения.

Конструкции ограждения мест производства работ выполнить в соответствии с ГОСТ 23407 «Ограждения инвентарные строительных площадок и мест производства работ» с применением световой сигнализации.

Восстановление трассы производится бригадой геодезистов до начала основных строительно-монтажных работ.

Состав и объем геодезической разбивочной основы, а также фактические отклонения при выполнении геодезических работ должны соответствовать требованиям СНиП 3.01.03.

Расстановка элементов обустройства участка строительства осуществляется вручную или механизированным способом с доставкой бортовыми автомобилями.

Продолжительность подготовительного периода 5 смен.

Режим работы в одну смену.

4.2 Земляные работы

Для отсыпки земляного полотна проектируемого участка автомобильной дороги используются грунты от нарезки котлована при уширении земляного полотна и разборке основания существующей дорожной одежды основной дороги.

После проведения подготовительных работ осуществляется устройство земляного полотна в следующей технологической последовательности:

- 1. Снятие почвенно-растительного слоя на откосах и у подошвы насыпи в местах уширения земляного полотна;
- 2. Фрезерование существующего а/б покрытия с последующим применением материала на укрепление обочин;
- 3. Разработка земляного полотна под устройство дорожной одежды бульдозером с перемещением в насыпь на расстояние от 50 до 100м
 - 4. Планировка верха земляного полотна механизированным способом;
 - 5. Увлажнение грунта поливомоечной машиной МД-433-03.
 - 6. Послойное уплотнение земляного полотна;
- 7. Разработка земляного полотна под устройство дорожной одежды экскаватором с погрузкой в автосамосвалы и транспортировкой в насыпь на расстояние до 1 км.
 - 8. Планировка верха земляного полотна механизированным способом
 - 9. Увлажнение грунта поливомоечной машиной МД-433-03.
 - 10. Послойное уплотнение земляного полотна.
 - 11. Обратная надвижка растительного грунта на откосы.

Устройство рабочего слоя земляного полотна из щебеночной смеси

Разработка существующего земляного полотна осуществляется бульдозером, мощностью 96кВт и экскаватором с емкостью ковша 1,25 м3. Планировка верха земляного полотна и откосов осуществляется автогрейдером.

Планировка поверхности насыпи выполняется автогрейдером за 4 прохода по 1 следу по челночной схеме. Перед началом планировки необходимо восстановить положение оси и бровки земляного полотна в плане и продольном профиле. После окончательной планировки поверхность должна иметь проектный уклон.

Уплотнение земляного полотна производится пневмокатками 25т, при толщине слоя 0.25м за 10 проходов по одному следу. Перекрытие каждого следа составляет 0.3-0.35м. Уплотнение заканчивают при достижении требуемого коэффициента уплотнения определяемого лабораторным путем. Уплотнение грунта производят от края, к середине, для предотвращения обрушивания откосов и сползания катков под откос во время работы, кромка вальца не должна быть ближе, чем 0.5м от бровки отсыпаемого слоя.

Обратная надвижка растительного слоя грунта производится бульдозером 96кВт толщиной 0,10м.

Таблица	8 –	Земляные	работы
---------	-----	----------	--------

Наименование работ	Источник обосно- вания	Ед. изм.	ПК0+00	Произ- води- тель-	Потр колич	ебное нество	К.заг
•	норм вы- работки		ПК50+0 0	ность маши- ны	Маш /см	Маш	
1	2	3	4	5	6	7	8
	Подгот	овительны	е работы				
	, ,	кение по по роезжей ча					
Снятие почвеннорастительного грунта на толщину 0,10м с откосов и подошвы насыпи с перемещением в бурты и последующим использованием на укреплении откосов	E2-1-5	1000м ²	6 434	5714	1,44	2	0,8
Фрезерование существующего асфальтобетонного покрытия толщиной 0,2м с последующим применением материала на досыпку обочин	ФЕР 27- 03-009-4	100 м ²	565	459	1,23	2	0,68
	3e	мляные раб	оты				
Разработка земляного полотна под устройство дорожной одежды бульдозером с перемещением в насыпь на расстояние от 50 до 100м	E2-1-5	1000 м ²	12043	5714	2,10	3	0,75
Планировка верха земляного полотна	E2-1-37.	1000 м ²	6045,5	3636,3	1,23	2	0,72
Увлажнение земляного полотна	§E17-2	100 м ²	6045,5	8062,4	0,76	1	0,76
Послойное уплотнение земляного полотна	E2-1-31	1000 м ²	6999	5272,7	1,32	2	0,55

Разработка земляного полотна под устройство дорожной одежды экскаватором с погрузкой в автосамосвалы и транспортировкой в насыпь на расстояние до 1 км.	E2-1-8	100 м ³	1947,1	333,3	5,8	6	0,97
Планировка верха земляного полотна механизированным способом	E2-1-37.	$1000 \mathrm{\ m}^2$	6045,5	3636,3	1,23	2	0,72
Увлажнение земляного полотна	§E17-2	100 m^2	6045,5	8062,4	0,76	1	0,76
Послойное уплотнение земляного полотна	E2-1-31	1000 м ²	12209	5272,7	1,67	2	0,70
Обратная надвижка расти- тельного грунта на откосы	E2-1-5	1000 м ²	6 434	5714	1,44	2	0,8

4.3 Дорожная одежда

Покрытие принято капитального типа, материал покрытия – асфальтобетон.

На основной дороге предусмотрено 4 типа конструкции дорожной одежды:

- тип 1a (усиление существующей дорожной одежды) применяется на участках существующей дорожной одежды при толщине выравнивающего слоя до 0,31м;
- тип 1б (усиление существующей дорожной одежды) применяется на участках существующей дорожной одежды при толщине выравнивающего слоя от 0,10м до 0,62м;
- тип 2а (новая дорожная одежда) применяется в местах уширения проезжей части и на участках полной замены существующей дорожной одежды, в связи с наличием множества дефектов и деформаций существующей конструкции дорожной одежды не позволяющих использовать ее в качестве основания для устройства слоев усиления0
- тип 2б (новая дорожная одежда) применяется на участках ремонта примыканий.

На отсыпанный и подготовленный рабочий слой земляного полотна осуществляется устройство проектируемой дорожной одежды в следующей технологической последовательности:

- 1. Устройство рабочего слоя основания из щебеночной смеси С-3;
- 2. Увлажнение покрытия поливомоечной машиной МД-433-03
- 3. Устройство нижнего слоя основания из щебеночной смеси С-5;

- 4. Увлажнение покрытия поливомоечной машиной МД-433-03
- 5. Восстановление сфрезерованного слоя из асфальтобетонной смеси крупнозернистой, горячей укладки, пористой II марки, тип Б,на битуме БНД-90/130 (1 тип).
 - 6. Уплотнение выравнивающего слоя.
 - 7. Очистка от грязи и пыли поливомоечной машиной МД-433-03
- 8. На слой основания производится розлив битумной эмульсии класса ЭБК-2 с расходом 0,9л/м2 для увеличения сцепления с вышележащим слоем;
- 9. Устройство верхнего слоя основания из черного щебня для оснований на битуме БНД-90/130;
 - 10. Уплотнение верхнего слоя основания.
 - 11. Очистка от грязи и пыли поливомоечной машиной МД-433-03
 - 12. Розлив битумной эмульсии класса ЭБК-2 с расходом 0,4л/м2;
- 13. На верхний слой основания укладывается трещинопрерывающая геосетка из полиэфирных волокон с поперечным нахлестом 0,3м и продольным 0,15 (геосетка укладывается в местах полной замены существующей дорожной одежды);
- 14. Устройство выравнивающего слоя из из черного щебня для оснований, марка битума БНД-90/130 (в местах усиления существующей дорожной одежды);
- 15. Устройство выравнивающего слоя из асфальтобетонной смеси, крупнозернистой, горячей укладки, пористой, II марки на битуме БНД-90/130 (в местах усиления существующей дорожной одежды);
- 16. Устройство нижнего слоя покрытия из асфальтобетонной смеси, крупнозернистой, горячей укладки, пористой, II марки, на битуме БНД-90/130;
 - 17. Уплотнение нижнего слоя покрытия.
 - 18. Очистка от грязи и пыли поливомоечной машиной МД-433-03
 - 19. Розлив битумной эмульсии класса ЭБК-2 с расходом 0,4л/м2;
- 20. Устройство верхнего слоя покрытия из щебеночно-мастичного асфальтобетона марки 15 с модификатором «Унирем»;
 - 21. Уплотнение верхнего слоя покрытия.
- 22. Устройство укрепления обочин частично из асфальтобетонного гранулята образовавшегося от фрезерования существующего покрытия, частично из щебеночной смеси C-5;
 - 23. Устройство присыпных обочин из щебеночной смеси С-5;
 - 24. Увлажнение смеси при укатке поливомоечной машиной МД-433-03
 - 25. Уплотнение обочины катком

Устройство слоев основания из инертных материалов осуществляется механизированным способом материалом доставляемым с карьера.

Щебеночная смесь в момент укладки должна иметь влажность, близкую к оптимальной с отклонением не более 10%. При недостаточной влажности смесь следует увлажнять за 20-30 мин до начала уплотнения.

Щебеночная смесь уплотняется катками ДУ-29. Уплотнение производят по челночной схеме, начиная от краев к середине. Каждый последующий проход должен перекрывать предыдущий на ширину 0,3 м.

Количество проходов три-четыре по одному следу на каждой полосе, по мере приближения к середине дороги уменьшается до одного. Достигнув середины, каток возвращается к обочине и уплотнение повторяют в том же порядке. Скорость движения катка при уплотнении смеси в начале должна быть не более 1,5 - 2,0 км/ч, а в конце уплотнения может быть доведена до максимальной паспортной рабочей скорости, но без перегрузки двигателя. Число проходов катка по одному следу определяется методом пробной укатки.

Покрытие из асфальтобетонных смесей следует устраивать в сухую погоду. Укладку производить при температуре воздуха весной — не ниже 5° C , осенью — не ниже 10° C.

Перед укладкой смеси (за 1-6ч) необходимо произвести обработку поверхности нижнего слоя битумной эмульсией, нагретой до температуры 130-150°C.

Доставка битумной эмульсии осуществляется битумовозами. Подгрунтовка основания производится автогудронатором двумя полосами шириной 4,0 м за два параллельных прохода. В процессе разлива автогудронатор должен двигаться посередине полосы распределения на установленной скорости плавно, без остановок и рывков. Битум должен равномерно покрывать поверхность основания, без пропусков и скоплений.

Развороты автогудронатора производятся в конце обрабатываемого участка с обязательным прекращением разлива вяжущего.

Приготовление асфальтобетонной смеси осуществляется на стационарном АБЗ, доставляется на участок автосамосвалами, укладка смеси осуществляется асфальтоукладчиками.

Температура асфальтобетонных смесей при укладке в конструктивный слой дорожной одежды должна соответствовать требованиям ГОСТ 9128-97. "Смеси асфальтобетонные дорожные, аэродромные и асфальтобетон."

Смесь, имеющая недостаточную температуру, а так же недоброкачественная (сухая, пережженная, жирная, плохо перемешанная) в покрытие не укладывается.

Уплотнение смесей следует начинать непосредственно после их укладки, соблюдая при этом температурный режим. Температура смеси в начале уплотнения 120-160°C.

Уплотнение производим сначала катком на пневматических шинах массой 16 т (ориентировочно 6-10 проходов) и окончательно — гладковальцовым катком массой 11-18т (ориентировочно 6-8 проходов). Точное количество проходов по одному следу устанавливается методом пробной укатки.

Скорость катков в начале укатки должна быть не более 1,5 -2 км/ч; после 5-6 проходов скорость может быть увеличена до 3-5 км/ч — для гладковальцовых катков и 5-8 км/ч — для катков на пневматических шинах.

Уплотнение смеси начинают от края полосы, не приближаясь более чем на 10 см к кромке с постепенным смещением проходов к середине покрытия. Перекрытие следа должно составлять 20-30 см. Уплотнив всю полосу, работу продолжают от середины к краям.

В местах, не доступных уплотнению катками, смесь уплотняют горячей металлической трамбовкой, смещая ее по поверхности с перекрытием на 1/3 ширины до тех пор, пока после удара трамбовки не остается заметного следа.

Отдельные дефектные места, выявившиеся в процессе уплотнения покрытия (трещиноватость, вспучивание) вырубают так, чтобы борта лунки были отвесными. Обрабатывают их горячим битумом, заполняют горячей смесью и уплотняют катками.

Состав специализированного отряда для устройства дорожной одежды.

Таблица 9 – Дорожная одежда

Наименование работ	Источник обоснования норм выра-	Ед. изм.	ПК0+0	Произ- води- тель-	Потребное количество		К.заг				
•	норм выра- ботки	изм.	ПК50+ 00	ность машин	Маш/с м	Маш					
1	2	3	4	5	6	7	8				
Дорожная одежда											
Движение по половине проезжей части											
	Устройство но	овой дорог	жной одеж	кды							
Устройство рабочего слоя земляного полотна из щебеночной смеси-C3, h=0,4м	§E17-4	100 м ²	21 622	26666.6	0,81	1	0,81				
Увлажнение покрытия	§E17-2	100 м ²	21 622	26666.6	0,81	1	0,81				
Укатка рабочего слоя покрытия	§E17-3	100 м ²	21 622	1082,1	1,89	2	0,94				
Устройство нижнего слоя основания из щебеночной смеси-C5, h=0,4м	§E17-4	100 м ²	5 821	26666.6	0,21	1	0,21				
Увлажнение покрытия	§E17-2	100 м ²	5 821	26666.6	0,21	1	0,21				
Укатка нижнего слоя покрытия	§E17-3	100 м ²	5 821	1082.1	5,9	6	0,98				
Розлив битумной эмульсии	§E17-5	1т	10,86	2,63	4,12	5	0,82				

Устройство верхнего слоя основания из черного щебня, h=0,10м	§E17-4	100 м ²	8 180	26666.6	0,30	1	0,30
Увлажнение покрытия	§E17-2	100 м ²	8 180	26666.6	0,30	1	0,30
Укатка слоя черного щебня	§E17-3	100 м ²	8 180	842.1	9,7	10	0,97
Очистка покрытия от пыли и грязи	§E17-2	100 м ²	8 180	26666.6	0,30	1	0,30
Розлив битумной эмульсии	§E17-5	1т	1,26	2,63	0,47	1	0,47
Укладка геосетки из полиэфирных волокон (площадь геосетки с учетом нахлеста)	ΦΕΡ 27-06- 009-02	1000 м ²	3 554	519,8	6,83	7	0,97
Устройство нижнего слоя покрытия из крупнозернистой пористой асфальтобетонной смеси, тип Б, марка II, h=0,06м	§E17-4	100 м ²	3 250	26666.6	0,12	1	0,12
Уплотнение нижнего слоя по- крытия	§E17-3	100 м ²	3 250	842.1	3,8	4	0,96
Очистка покрытия от пыли и грязи	§E17-2	100 м ²	3 250	26666,6	0,12	1	0,12
Розлив битумной эмульсии	§E17-5	1т	1,26	2,63	0,47	1	0,47
Устройство верхнего слоя покрытия из щебеночно-мастичного асфальтобетона с модификатором "Унирем", h=0,04м	§E17-4	100 м ²	3 250	26666.6	0,12	1	0,12
Уплотнение верхнего слоя Покрытия	§E17-3	100 м ²	3 250	842.1	3,8	4	0,96
3	Устройство уси	ления дор	ожной од	ежды			
Очистка покрытия от пыли и грязи	§E17-2	100 м ²	565	86,4	6,5	7	0,92
Розлив битумной эмульсии	§E17-5	1т	3,75	2,63	1,42	2	0,45
Устройство выравнивающего слоя из крупнозернистой пористой асфальтобетонной смеси, тип Б, марка II	§E17-1	100 м ²	2 364	3153.8	0,88	1	0,88

		T		T	1	1	Γ
Уплотнение выравнивающего слоя	§E17-3	100 м ²	2364	842.1	2,80	3	0,81
Устройство выравнивающего слоя из из черного щебня	§E17-1	100 м ²	1 081	6153.8	0,17	1	0,17
Увлажнение покрытия	§E17-2	100 м ²	1 081	26666,6	0,26	1	0,26
Уплотнение выравнивающего слоя	§E17-3	100 м ²	1081	842.1	1,2	2	0,81
Очистка покрытия от пыли и грязи	§E17-2	100 м ²	1081	26666,6	0,26	1	0,26
Розлив битумной эмульсии	§E17-5	1т	15,94	2,63	6,36	7	0,35
Устройство нижнего слоя покрытия из из крупнозернистой пористой асфальтобетонной смеси, тип Б, марка II, h=0,06м	§E17-1	100 м ²	40 650	6153.8	6,60	7	0,94
Уплотнение нижнего слоя покрытия	§E17-3	100 м ²	40 650	8420.1	4,82	5	0,81
Очистка покрытия от пыли и грязи	§E17-2	100 м ²	40 650	26666,6	2,3	3	0,76
Розлив битумной эмульсии	§E17-5	1т	15,94	2,63	6,06	7	0,86
Устройство верхнего слоя покрытия из щебеночно-мастичного асфальтобетона с модификатором "Унирем", h=0,04м	§E17-1	100 m ²	40 650	842,1	6,6	7	0,94
Уплотнение верхнего слоя Покрытия.	§E17-3	100 м ²	40 650	8420.1	4,82	5	0,81
	Устройство	о присыпн	ых обочи	н			
- из асфальтобетонного гранулята	§E17-25	100 м2	565	2857.14	0,19	1	0,19
- из щебеночной смеси	§E17-25	100 м2	10 767	2857.14	3,76	4	0,94
Устройство укрепления обочин из щебеночной смеси, h=0,2м	§E17-25	100 м2	5 326	2857.14	1,86	2	0,93
		1	1	l	1	1	<u>l</u>

Увлажнение щебёночной смеси	§E17-2	100 м ²	5 326	26666,6	0,19	1	0,19
Уплотнение обочины катком	§E17-3	100 м ²	5 326	8420.1	0,50	1	0,50

Продолжительность периода для устройства дорожной одежды составляет 40 смен.

Режим работы в 1 смену.

4.4 Искусственные сооружения

На ремонтируемом участке автомобильной дороги присутствуют семь водопропускных труб:

- железобетонная труба на ПК13+38 (примыкание слева) диаметром 0,6м, длиной 10,29м. Проектом предусмотрено очистка трубы от ила и наносов, заделка сколов и покраска оголовочных частей перхлорвиниловой краской в два слоя.
- железобетонная труба на ПК13+39 (примыкание справа) диаметром 0,6м, длиной 10,44м. Проектом предусмотрено очистка трубы от ила и наносов, заделка сколов и покраска оголовочных частей перхлорвиниловой краской в два слоя.
- железобетонная труба на ПК16+56 диаметром 1,0м, длиной 16,86м. Проектом предусмотрена замена цилиндрического входного звена на конический с заменой портальной и откосных стенок, удлинение на выходе с заменой портальной и откосных стенок, конопатка швов и заделка их цементным раствором, чистка тела трубы от ила и мусора.
- железобетонная труба на ПК27+51 диаметром 1,5м, длиной 23,99м. Проектом предусмотрена замена оголовочных цилиндрических звеньев на конические с заменой портальной и откосных стенок, производим демонтаж звеньев водопропускной трубы на выходе и входе, конопатка швов и заделка их цементным раствором, чистка тела трубы от ила и мусора.
- железобетонная труба на ПК36+66 на въезде на АЗС (справа) диаметром 0,8м, длиной 20,31м. Работы по замене трубы осуществляются за счет владельца АЗС.
- железобетонная труба на ПК37+20 на выезде с АЗС (справа) диаметром 0,8м, длиной 10,27м. Работы по замене трубы осуществляются за счет владельца АЗС.
- железобетонная труба на ПК41+96 диаметром 1,0м, длиной 14,79м. Проектом предусмотрено: удлинение водопропускной трубы на выходе с заме-

ной портальной и откосных стенок, конопатка швов и заделка их цементным раствором, заделка трещин и сколов цементным раствором оголовочной части на входе, чистка тела трубы от ила и мусора, кошение высокой растительности, окраска оголовочной части перхлорвиниловой краской в два слоя на входе.

Таблица 10 – Искусственные сооружения

No	Наимонование работ	Источник обоснования		II этап ПК0+0 0-	Произ- води- тель-	Потре количе		К.заг		
п/п	Наименование работ	норм выра- ботки	Ед. изм.	ПК50+ 00	ность машин	Маш/с м,чел/ с	Маш ,чел			
1	2	3	4	5	6	7	8	9		
		Искусс	твенные со	оружения	я					
	Ремонт существующей железобетонной водопропускной трубы отв. 1,0м на ПК 16+57									
1	Расчистка русел и тела трубы от ила и мусора вручную	ГЭСН 01-03-008	10 м ²	1,62	22,72	0,07	1	0,07		
2	Заделка стыков	ГЭСН 01-03-00	10 м	12,48	100	0,12	1	0,12		
			Вход							
3	Разработка грунта экскаватором, с перемещением бульдозером до 10м в насыпь	E2-1-11	100 м ³	55	190	0,28	1	0,28		
4	Демонтаж ж/б входного оголовка с транспортировкой на ПТБО	ΦΕΡ 01-02- 049-02	100 м3	3,32	1,48	2,48	3	0,74		
5	Демонтаж ж/б укрепления русла вручную с транспортировкой на ПТБО	ГЭСН 01-03-005	10 м3	0,62	4,08	0,15	1	0,15		
6	Разработка котлована под оголовок экскаватором, с перемещением бульдозером в насыпь на расстояние до 10м	E2-1-11	100 м ³	25	190	0,13	1	0,13		
7	Устройство щебеночно- песчаной подушки под оголовочное звено	ГЭСН 27-02- 002	100 м	24	12,40	1,93	2	0,96		

	Монтаж оголовка	ГЭСН 30-07- 014	100 м3	4,18	191,84	0,2	1	0,2
		Устройство	гидроизоля	яции огол	ювка:			
8	- оклеечная	E4-3-185	1 m ²	23	14,20	1,61	2	0,80
9	- обмазочная	E4-3-184	1 m ²	1,7	29,62	0,05	1	0,05
10	Обсыпка оголовочной части песком с уплотнением пневмотрамбовками	ГЭСН 01-01- 009	10 м ³	17	9,0	1,8	2	0,98
11	Досыпка оголовочной части механизированным способом, грунтом из выемки с перемещением до 10м	ГЭСН 01-01- 009	10 м ³	9,3	9,0	1,01	2	0,98
12	Устройство щебеночно- песчаной подготовки, толщиной 0,30м	ГЭСН 27-02- 002	100 м	3,4	398,4	0,01	1	0,01
13	Устройство лотка из монолитного бетона В20, толщиной 0,20м	ГЭСН 30-07- 030	1000 м2	3,4	2,98	1,14	2	0,57
		Укреплени	е русла и от	гкосов на	сыпи			
14	Укладка матрацев "Рено"	ГЭСН 30-08- 048-01	1000 м2	20	1,07	18,6	19	0,98
15	Срезка грунта бульдозе- ром	E2-1-5	1000 м ²	13,2	5714	0,01	1	0,01
16	Устройство блоков упора из монолитного бетона B20	ΦΕΡ 01-02- 047-01	ШТ	2	4,06	0,49	1	0,49
17	Устройство укрепления из монолитного бетона В30, толщиной 0,08м	ΦΕΡ 01-02- 046-05	100 м ²	11,3	5,9	1,91	2	0,98
			Выход					
18	Разработка грунта экскаватором, с перемещением бульдозером до 10м в насыпь	E2-1-11	100 м ³	47,87	190	0,25	1	0,25
19	Демонтаж ж/б откосных и портальных стенок механизированным способом с транспортировкой на ПТБО	E4-3-176	1 шт	2	4,08	0,52	1	0,52
20	Разборка существующего ж/б укрепления выходного русла вручную с	ГЭСН 01-03-005	10 м ²	0,92	4,0	0,19	1	0,19

	транспортировкой на ПТБО							
21	Разработка котлована под оголовочное звено экскаватором, с перемещением бульдозером в насыпь на расстояние до 10м	E2-1-11	100 м ³	25	190	0,13	1	0,13
22	Устройство щебеночно- песчаной подушки под оголовочное звено	ГЭСН 27-02- 002	100 м3	24	12,40	1,93	2	0,96
23	Монтаж оголовка	ГЭСН 30-07- 014	100 м3	3,32	191,84	0,01	1	0,01
24	Устройство обмазочной гидроизоляции	E4-3-184	1 м ²	15	29,62	0,50	1	0,50
25	Обсыпка оголовочной части песком с уплотне- нием пневмотрамбовка- ми	ГЭСН 01-01- 009	10 м ³	16,7	9,0	1,85	2	0,92
26	Досыпка оголовочной части механизированным способом грунтом из выемки с перемещением до 10м	ГЭСН 01-01- 009	10 м ³	8,32	9,0	0,93	1	0,93
27	Устройство щебеночно- песчаной подготовки, толщиной 0,30м	ГЭСН 27-04-005	1000 м2	2,28	398,4	0,01	1	0,01
28	Устройство лотка из монолитного бетона В20, толщиной 0,20м	ГЭСН 30-07- 030	1000 м2	2,28	2,98	0,76	1	0,76
		Укреплени	е русла и от	гкосов на	сыпи			
29	Укладка матрацев "Рено"	ГЭСН 30-08- 048-01	1000 м2	10	1,07	9,34	10	0,93
30	Срезка грунта бульдозе- ром	E2-1-5	1000 м ²	38	5714	0,01	1	0,01
31	Рытье котлована под гаситель механизирован- ным способом	E2-1-11	100 м3	11	168	0,06	1	0,06
32	Устройство блоков упора из монолитного бетона В20	ФЕР 01-02- 047-01	ШТ	2	40,6	0,04	1	0,04
33	Устройство укрепления из монолитного бетона В30, толщиной 0,12м	ΦΕΡ 01-02- 046-05	100 м ²	24,8	5,9	4,20	5	0,84
	Ремонт существуюц	цей железобетон	ной водопр	опускной	і трубы отв	з. 1,5м на 1	ПК 27+5	52

34	Расчистка русел и тела трубы от ила и мусора вручную	ГЭСН 01-03- 008	10 м ²	1,44	22,72	0,06	1	0,06
35	Заделка стыков	ГЭСН 01-03- 00	10 м	12,12	100	0,12	1	0,12
			Вход					
36	Разработка грунта экскаватором, с перемещением бульдозером до 10м в насыпь	E2-1-11	100 м ³	170	190	0,89	1	0,89
37	Демонтаж ж/б оголовков с транспортировкой на ПТБО	ФЕР 01-02- 049-02	1 шт	8,51	1,48	5,75	6	0,95
38	Разборка существующего ж/б укрепления вручную с транспортировкой на ПТБО	ГЭСН 01-03- 005	100 м3	3,31	4,08	0,95	1	0,95
39	Разработка котлована под оголовок экскаватором, с перемещением бульдозером в насыпь на расстояние до 10м	E2-1-11	100 м ³	39	190	0,20	1	0,20
40	Устройство щебеночно- песчаной подушки под оголовочное звено	ГЭСН 27-02- 002	100 м3	38	12,40	3,06	4	0,76
41	Монтаж оголовка	ГЭСН 30-07- 014	100 м3	7,32	191,84	0,03	1	0,03
		Устройство	гидроизоля	яции огол	іовка:			
42	- оклеечная	E4-3-185	1 m ²	37	14,20	2,60	3	0,86
43	- обмазочная	E4-3-184	1 m ²	2,2	29,62	0,07	1	0,07
44	Обсыпка оголовочной части песком с уплотнением пневмотрамбовками	ГЭСН 01-01- 009	10 m ³	26	9,0	2,8	3	0,96
45	Досыпка оголовочной части механизированным способом грунтом из выемки с перемещением до 10м	ГЭСН 01-01- 009	10 м ³	39,28	9,0	4,36	5	0,87
46	Устройство щебеночно- песчаной подготовки, толщиной 0,30м	ГЭСН 27-04-005	1000 м2	8	398,4	0,01	1	0,01
47	Устройство лотка из монолитного бетона В20, толщиной 0,20м	ГЭСН 30-07- 030	1000 м2	8	2,98	2,68	3	0,89

		Укреплени	е русла и от	гкосов на	сыпи			
48	Укладка матрацев "Рено"	ГЭСН 30-08- 048-01	1000 м2	19,4	1,07	18,13	19	0,95
49	Срезка грунта бульдозе- ром	E2-1-5	1000 м ²	24	5714	0,01	1	0,01
50	Устройство блоков упора из монолитного бетона B20	ΦΕΡ 01-02- 047-01	ШТ	2	4,06	0,52	1	0,52
51	Устройство укрепления из монолитного бетона В30, толщиной 0,08м	ФЕР 01-02- 046-05	100 м ²	23	5,9	3,89	4	0,97
			Выход					
52	Разработка грунта экскаватором, с перемещением бульдозером до 10м в насыпь	E2-1-11	100 м ³	168	190	0,88	1	0,88
53	Демонтаж ж/б откосных и портальных стенок механизированным способом с транспортировкой на ПТБО	E4-3-176	1 шт	2	4,08	0,52	1	0,52
54	Разборка существующего ж/б укрепления вручную с транспортировкой на ПТБО	ГЭСН 01-03-005	100 м3	4,87	4,08	1,12	2	0,56
55	Разработка котлована под оголовочное звено экскаватором, с перемещением бульдозером в насыпь на расстояние до 10м	E2-1-11	100 м ³	39	190	0,20	1	0,20
56	Устройство щебеночно- песчаной подушки под оголовочное звено	ГЭСН 27-02- 002	100 м3	38	12,40	3,06	4	0,76
57	Монтаж оголовка	ГЭСН 30-07- 014	100 м3	7,32	191,84	0,03	1	0,03
		Устройство	гидроизоля	яции огол	повка:			
58	- оклеечная	E4-3-185	1 m ²	37	14,20	2,60	3	0,86
59	- обмазочная	E4-3-184	1 m ²	2,2	29,62	0,07	1	0,07
70	Обсыпка оголовочной части песком с уплотнением пневмотрамбовка-	ГЭСН 01-01- 009	10 м ³	16,7	9,0	1,85	2	0,92

T							I			
МИ										
Досыпка оголовочной части механизированным способом грунтом из выемки с перемещением до 10м	ГЭСН 01-01- 009	10 м ³	39	9,0	4,33	5	0,86			
Устройство щебеночно- песчаной подготовки, толщиной 0,30м	ГЭСН 27-04-005	1000 м2	7,9	398,4	0,01	1	0,01			
Устройство лотка из монолитного бетона В20, толщиной 0,20м	ГЭСН 31-01- 032	100 м	7,9	2,98	2,65	3	0,88			
Укрепление русла и откосов насыпи										
Укладка матрацев "Рено"	ГЭСН 30-08- 048-01	1000 м2	12	1,07	11,21	12	0,93			
Срезка грунта бульдозе- ром	E2-1-5	1000 м ²	78	5714	0,01	1	0,1			
Рытье котлована под гаситель механизирован- ным способом	E2-1-11	100 м3	32	168	0,19	1	0,19			
Устройство блоков упора из монолитного бетона B20	ΦΕΡ 01-02- 047-01	ШТ	2	4,06	0,49	1	0,49			
Устройство укрепления из монолитного бетона В30, толщиной 0,12м	ФЕР 01-02- 046-05	100 м ²	54	5,9	9,15	10	0,91			
Ремонт существуюц	цей железобетон	ной водопр	опускной	і трубы отв	з. 1,0м на	ПК 41+9	7			
Устранение высокой растительности в русле на входе и выходе	ГЭСН 01-03-008-1	10м2	4	27,0	0,14	1	0,14			
Очистка тела трубы от ила и мусора	ГЭСН 01-03-008	10 м ²	1,4	22,72	0,06	1	0,06			
Заделка стыков и трещин	ГЭСН 01-03-00	10 м	10,8	100	0,10	1	0,10			
		Вход								
Разборка существующего ж/б укрепления вручную с транспортировкой на ПТБО	ГЭСН 01-03-005	100 м3	1,84	4,08	0,45	1	0,45			
Очистка существующих оголовочных частей металлическими щетками от пыли и грязи	ГЭСН 01-03- 008	10 м ²	4,13	227,2	0,01	1	0,01			
	части механизированным способом грунтом из выемки с перемещением до 10м Устройство щебеночно-песчаной подготовки, толщиной 0,30м Устройство лотка из монолитного бетона В20, толщиной 0,20м Укладка матрацев "Рено" Срезка грунта бульдозером Рытье котлована под гаситель механизированным способом Устройство блоков упора из монолитного бетона В20 Устройство укрепления из монолитного бетона В30, толщиной 0,12м Ремонт существующ Устранение высокой растительности в русле на входе и выходе Очистка тела трубы от ила и мусора Заделка стыков и трещин Разборка существующего ж/б укрепления вручную с транспортировкой на ПТБО Очистка существующих оголовочных частей металлическими щетками	Досыпка оголовочной части механизированным способом грунтом из выемки с перемещением до 10м Устройство шебеночнопесчаной подготовки, толщиной 0,30м Устройство лотка из монолитного бетона В20, толщиной 0,20м Укреплени Укладка матрацев "Рено" Срезка грунта бульдозером Рытье котлована под гаситель механизированным способом Устройство блоков упора из монолитного бетона В20 Устройство блоков упора из монолитного бетона В20 Устройство укрепления из монолитного бетона В20 Устройство укрепления из монолитного бетона В20 Устройство укрепления из монолитного бетона В30, толщиной 0,12м Ремонт существующей железобетон Устранение высокой растительности в русле на входе и выходе Очистка тела трубы от ила и мусора Заделка стыков и трещин Разборка существующего ж/б укрепления вручную с транспортировкой на ПТБО Очистка существующих оголовочных частей металлическими щетками ГЭСН 01-03-005 ГЭСН 01-03-005	Досыпка оголовочной части механизированным способом грунтом из выемки с перемещением до 10м Устройство щебеночнопесчаной подтотовки, толщиной 0,30м Устройство лотка из монолитного бетона В20, толщиной 0,20м Укрепление русла и от решин визиновидительности в русле на входе и выходе Разборка существующия ого транспортировкой на ПТБО Очистка существующих оголовочных частей металлическими щетками Разборча существующих оголовочных частей металлическими щетками Разборча существующих оголовочных частей металлическими щетками Ресройство существующих оголовочных частей металлическими щетками ГЭСН 01-03-00 ГЭСН 31-01- 100 м 2 БРОН 30-08- 1 ГЭСН 01-03-08- 1 ГЭСН 01-03-005 ГЭСН 01-03-008 ГЭСН 01-03-008 ГЭСН 01-03-005 ГЭСН 01-03-005 ГЭСН 01-03-008 ГЭСН 01-03-005 ГЭСН 01-03-008 ГЭСН 01-03-008 ГЭСН 01-03-008 ГЭСН 01-03-008 ГЭСН 01-03-008 ГЭСН 01-03-008 ГЭСН 01-03-008	Досыпка оголовочной части механизированным способом грунтом из выемки с перемещением до 10м Устройство щебеночно-песчаной подготовки, толщиной 0,30м Устройство лотка из мононитного бетона В20, толщиной 0,20м Укрепление русла и откосов на Укладка матрацев "Рено" Срезка грунта бульдозером Рытье котлована под гаситель механизированным способом Устройство блоков упора из монолитного бетона В20 Устройство укрепления из монолитного бетона В30, толщиной 0,12м Ремонт существующей железобетонной водопропускной устранение высокой растигельности в русле на входе и выходе Очистка тела трубы от ила и мусора Очистка тела трубы от ила и мусора Разборка существующего ж/б укрепления видения из монолитного бетона входе и выходе Разборка существующего ж/б укрепления вучную с транспортировкой на ПТБО Очистка существующиего ж/б укрепления вучную с транспортировкой на ПТБО Очистка существующих оголовочных частей металлическими шетками ГЭСН 01-03-005 10 м² 4,13	Досыпка оголовочной части механизированным способом грунтом из высмки с перемещением до 10м Устройство шебеночно- песчаной подготовки, толщиной 0,30м Устройство лотка из монолитного бетона В20, толщиной 0,20м Укрепление русла и откосов насыни Укладка матрацев "Рено" ГЭСН 31-01- 032 ГЭСН 31-01- 033 ГЭСН 31-01- 032 ГЭСН 31-01- 033 ГЭСН 31-01- 033 ГЭСН 01-03-005 ГЭСН 01-03-005 ГЭСН 01-03-005 ГЭСН 01-03-006 ГЭСН 01-03-007 ГЭСН 01-03-008 ГЭСН 01-03-00	Досыпка оголовочной части механизированным способом грунтом из выемки с перемещением до 10м ГЭСН 01-01- 009 10 м³ 39 9,0 4,33	Досынка оголовочной части механизированным способом груятом из выемки с перемещением до 10м 10м 100 100 100 100 100 100 100 100			

84	Заделка сколов цемент- ным раствором M200	ГЭСН 01-03- 004	10 m^2	0,02	1,94	0,01	1	0,01	
85	Окраска существующих оголовочных частей пер- хлорвиниловой краской в 2 слоя (гидрофобизация)	ГЭСН 01-03- 001	100 м ²	4,13	110,4	0,03	1	0,03	
		Укреплени	е русла и от	гкосов на	сыпи				
86	Укладка матрацев "Рено"	ГЭСН 30-08- 048-01	1000 м2	10,04	1,07	9,38	10	0,93	
87	Срезка грунта бульдозе- ром	E2-1-5	1000 м2	12	5714	0,01	1	0,01	
88	Устройство блоков упора из монолитного бетона В20	ФЕР 01-02- 047-01	1 шт	2	40,6	0,04	1	0,04	
89	Устройство укрепления из монолитного бетона В30, толщиной 0,08м	ΦΕΡ 01-02- 046-05	100 м ²	11,5	5,9	1,94	2	0,98	
	Выход								
90	Разработка грунта экскаватором, с перемещением бульдозером до 10м в насыпь	E2-1-11	100 м ³	32	190	0,16	1	0,16	
91	Демонтаж ж/б откосных и портальных стенок механизированным способом с транспортировкой на ПТБО	E4-3-176	1 шт	2	4,08	0,52	1	0,52	
92	Разборка существующего ж/б укрепления вручную с транспортировкой на ПТБО	ГЭСН 01-03-005	100 м3	2,96	4,08	0,63	1	0,63	
93	Разработка котлована под оголовочное звено экскаватором, с перемещением бульдозером в насыпь на расстояние до 10м	E2-1-11	100 м ³	25	190	0,13	1	0,13	
94	Устройство щебеночно- песчаной подушки под оголовочное звено	ГЭСН 27-02- 002	100 м3	24	12,40	1,93	2	0,98	
95	Монтаж оголовка	ГЭСН 30-07- 014	100 м3	3,32	191,84	0,01	1	0,01	
96	Устройство обмазочной гидроизоляции	E4-3-184	100 м2	15	29,62	0,50	1	0,50	
97	Обсыпка оголовочной части песком с уплотнением пневмотрамбовками	ГЭСН 01-01- 009	10 м ³	17	9,0	1,88	2	0,94	

98	Досыпка оголовочной части механизированным способом грунтом из выемки с перемещением до 10м	ГЭСН 01-01- 009	10 м ³	1	9,0	0,11	1	0,11
99	Устройство щебеночно- песчаной подготовки, толщиной 0,30м	ГЭСН 27-02- 002	1000 м ²	2,3	398,4	0,01	1	0,01
100	Устройство лотка из монолитного бетона В20, толщиной 0,20м	ГЭСН 30-07- 030	1000 м2	2,3	2,98	0,78	1	0,78
		Укреплени	е русла и от	гкосов на	сыпи			
101	Укладка матрацев "Рено"	ГЭСН 30-08- 048-01	10 м2	7,96	1,07	7,43	8	0,92
102	Срезка грунта бульдозе- ром	E2-1-5	1000 м2	25	5714	0,01	1	0,01
103	Рытье котлована под гаситель механизирован- ным способом	E2-1-11	100 м3	11	168	0,06	1	0,06
104	Устройство блоков упора из монолитного бетона B20	ФЕР 01-02- 047-01	100 м	2	4,06	0,49	1	0,49
105	Устройство укрепления из монолитного бетона В30, толщиной 0,12м	ФЕР 01-02- 046-05	100 м ²	25	5,9	4,23	5	0,84
	Ремонт существующей	железобетонной	водопропу 13+38 (сле		убы отв. 0,6	м на при	мыкани	и ПК
106	Расчистка русла трубы от ила и наносов	ГЭСН 01-03-008	100 м3	0,35	22,72	0,01	1	0,01
107	Очистка существующих оголовочных частей металлическими щетками от пыли и грязи	ГЭСН 01-03- 008	10 м ²	3,67	227,2	0,01	1	0,01
108	Заделка сколов цемент- ным раствором М200	ГЭСН 01-03- 004	100 м3	0,02	1,94	0,01	1	0,01
109	Окраска существующих оголовочных частей перхлорвиниловой краской в 2 слоя (гидрофобизация)	ГЭСН 01-03- 001	100 м2	3,67	110,4	0,03	1	0,03
	Ремонт существующей		водопропу 13+39 (спра		убы отв. 0,6	ом на при ————	мыкани	и ПК
110	Расчистка русла трубы от ила и наносов	ГЭСНс 01-03-	100 м3	0,42	22,72	0,01	1	0,01
111	Очистка существующих оголовочных частей металлическими щетками от пыли и грязи	ГЭСН 01-03- 008	10 м ²	3,9	227,2	0,03	1	0,03

112	Заделка сколов цемент- ным раствором М200	ГЭСНс 01-03-	10 m^2	0,02	1,94	0,01	1	0,01
113	Окраска существующих оголовочных частей пер- хлорвиниловой краской в 2 слоя (гидрофобизация)	ГЭСНс 01-03-	100 м2	3,9	110,4	0,03	1	0,03
	Устройство прикромочных лотков с закрытой системой водоотведения (Тип 1)							
114	Устройство лотков на обочине из блоков Б-1-20-50	ФЕР 27-02- 007-01	1 m ³	3400	73.5	46,2	47	0,98
		Устр	ойство водо	осбросов				
115	Устройство колодцев ДК-15	ГЭСН 27-02- 006	1 шт	24	2,86	8,39	9	0,936
116	Гидроизоляция обмазоч- ная	E4-3-184	1 m ²	67,9	29,62	2,29	3	2,29
117	Укладка асбестоцемент- ной трубы d=0,3м вруч- ную	ГЭСН 29-01-219	100 м.п.	141	44,22	3,18	4	0,79
		Устройство бето	нного лотк	а по отко	су насыпи			
118	Устройство лотков по откосу насыпи из блоков Б-6	ГЭСН 27-02- 008-01	ШТ	132	5,33	24,76	25	0,99
		Устройст	гво гасител	ей в кюво	ете			
119	Устройство блоков гаси- телей Б-8	ГЭСН 27-02- 008-01	1 шт	27	5,33	5,06	6	0,84
120	Устройство блоков гаси- телей Б-9	ГЭСН 27-02- 008-01	1 шт	3	5,33	0,56	1	0,56
121	Разработка грунта экска- ватором	E2-1-11	100 м ³	2,19	190	0,01	1	0,01
		Устройство га	асителей у і	подошвы	насыпи			
122	Устройство блоков гаси- телей Б-5	ГЭСН 27-02- 008-01	1 шт	126	5,33	23,6	24	0,98
123	Устройство блоков гаси- телей Б-9	ГЭСН 27-02- 008-01	1 шт	21	5,33	3,93	4	0,98
124	Устройство бетонного растекателя	ГЭСНс 01-01- 014	1 шт	21	5,43	3,86	4	0,96
125	Разработка грунта экска- ватором	E2-1-11	100 м ³	25,2	190	0,13	1	0,13

	Устройство прик	ромочных лотк	ов с откры	гой систе	мой водоот	ведения (Тип 2)		
	Устройство водосбросов								
126	Устройство блоков водо- сбора Б-5	ГСЭН 27-02- 008-01	1 шт	2	5,33	0,37	1	0,37	
127	Дополнительные земля- ные работы вручную	E2-1-53	1 m ³	0,6	4,2	0,14	1	0,14	
	Устройство бетонного лотка по откосу насыпи								
128	Устройство лотков по откосу насыпи из блоков Б-6	ГЭСН 27-02- 008-01	ШТ	13	5,33	2,43	3	0,81	
		Устройство га	ісителей у і	подошвы	насыпи				
129	Устройство блоков гаси- телей Б-5	ГЭСН 27-02- 008-01	1 шт	6	5,33	1,12	2	0,56	
130	Устройство блоков гаси- телей Б-9	ГЭСН 27-02- 008-01	1 шт	1	5,33	0,18	1	0,18	
131	Устройство бетонного растекателя	ГЭСН 27-02-006	1 шт	1	0,53	1,69	2	0,84	
132	Разработка грунта экска- ватором	E2-1-11	100 м ³	1,2	190	0,006	1	0,006	

Продолжительность периода для ремонта искусственных сооружений составляет 47 смены. Режим работы в одну смены.

4.5 Обустройство и благоустройство

Завершающий этап производства работ – обустройство и благоустройство участка.

Знаки дорожные выполняются со световозвращающей поверхностью в соответствии с ГОСТ Р 52290-2004 «Технические средства организации дорожного движения. Знаки дорожные. Общие технические требования».

Установка средств организации движения выполняется согласно ГОСТ Р 52289-2004 «Технические средства организации дорожного движения. Правила

применения дорожных знаков, разметки, светофоров, дорожных ограждений и направляющих устройств».

ного железобетонного автопавильона, железобетонного туалета, урн и скамеек.

Предусмотрено обустройство автобусных остановок. Устройство сбор-

В проекте предусмотрена установка металлического барьерного ограждения с удерживающей способностью УЗ. Ограждение выполняется в соответствии с ГОСТ Р52607-2006, ГОСТ Р52289-2004 с применением горячего оцинкования. Горизонтальную разметку следует выполнять только на промытой, подметенной и сухой поверхности покрытия при ее температуре не ниже 15 °С нитрокрасками при относительной влажности воздуха не более 85 %.

Движение по участку с горизонтальной разметкой, может быть открыто не ранее чем через 15 мин после ее нанесения.

Установка элементов обустройства участка строительства осуществляется вручную или механизированным способом с доставкой бортовыми автомобилями. Установка элементов обустройства осуществляется после завершения всех остальных строительно-монтажных работ.

5. Технологическая карта на уплотнение асфальтобетонной смеси

1. ОБЛАСТЬ ПРИМЕНЕНИЯ

Типовая технологическая карта разработана на уплотнение асфальтобетонной смеси.

Общие сведения

Самым ответственным технологическим этапом строительства асфальтобетонного покрытия из укатываемых смесей является уплотнение. От того, как оно организовано и выполнено, зависят важнейшие эксплуатационные свойства дорожного покрытия (плотность, стойкость к выкрашиванию, водостойкость, ровность, сдвигоустойчивость и т.д.).

Сущность процесса уплотнения состоит в том, что под влиянием механического воздействия на смесь происходит сближение зерен, сопровождающееся уменьшением пористости и частичным вытеснением защемленного воздуха.

Наукой и практикой установлено, что наиболее плотный слой покрытия можно получить путем поэтапного уплотнения асфальтобетонной смеси.

На первом этапе на смесь оказывают небольшое давление, используя рабочие органы укладчика и (или) легкий каток (предварительный этап уплотнения). Воздействие уплотняющих органов асфальтоукладчика (трамбующего бруса и вибрационной выглаживающей плиты) весьма эффективно.

Благодаря вибрационному воздействию на высокоподвижную смесь (при ее максимальной температуре), обеспечивается упорядоченное расположение и наилучшая упаковка щебеночных или гравийных зерен и предотвращается растрескивание слоя при дальнейшем уплотнении. Такая технология позволяет добиться 95-96% требуемой плотности асфальтобетона. В этом случае, вслед за укладчиком, можно сразу приступить к укатке смеси тяжелыми катками. Однако данную схему уплотнения можно использовать только при укладке смеси на очень ровное основание и при четкой работе следящей системы асфальтоукладчика, иначе возможно образование на покрытии неустранимых дефектов.

На втором этапе уплотнения на слой оказывают более высокое давление средним катком (основной этап), а на третьем (заключительном) - еще более высокое давление тяжелым катком.

Рекомендуемая температура смесей для каждого этапа укатки указана в табл 1.1

Таблица 1.1 – Рекомендуемая температура сммесей.

Этапы уплотнения смеси		Температура смеси, °С							
	Į	для верхнего слоя покрытия, по типам смеси							
	щебен								
	A	Б	В	Γ	Д				
Начало предварительного	145140	135130	125120	140135	130125	145140			
Начало основного	125120	115110	105100	120115	110105	125120			
Начало заключительного	10095 9590 8580			10095	9085	105100			
Окончание уплотнения	80 75	7570	6560	8075	7065	8580			

Примечание. Температура начала укатки на последующем этапе соответствует температуре окончания работ на предыдущей.

Время остывания асфальтобетонного слоя зависит от температуры воздуха и основания, скорости ветра и толщины слоя.

Ориентировочно время остывания смеси от начала до конца ее уплотнения катками можно определить по графику (рис.1), построенному по экспериментальным замерам температуры слоя толщиной в плотном теле 5 см.

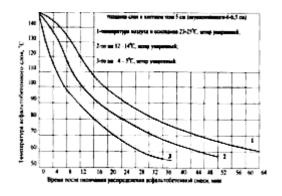


Рис.1. Остывание асфальтобетонного слоя при разной погоде

Для определения продолжительности уплотнения асфальтобетонных слоев другой толщины при охлаждении смеси со 150...130 °C до 80...75 °C в различных погодных условиях можно руководствоваться данными табл.1.2.

Таблица 1.2

Толщина слоя покрытия, см	Продолжительность уплотнения смеси всеми катками, мин при температуре воздуха, °C							
	02	45	810	1315	1820	2325		
3-4	1315	1618	1921	2224	2628	2325		
5-6	2023	2427	2830	3235	3740	4348		
8-10	4348	5258	6268	7077	8090	95110		

Примечания: 1. Указано время уплотнения при умеренном ветре (не более 3-5 м/с). При повышении скорости ветра до 8-10 м/с это время сокращают на треть, а в солнечную и безветренную погоду настолько же увеличивают.

2. При отрицательных температурах (до -15 °C) выполняются только аварийно-восстановительные работы.

2. ОРГАНИЗАЦИЯ И ТЕХНОЛОГИЯ ВЫПОЛНЕНИЯ РАБОТ

Технология укатки

Требуемая плотность покрытия может быть обеспечена только при правильном подборе катков и соблюдении оптимального режима уплотнения.

Пригодность катка для работы за конкретным асфальтоукладчиком оценивается его производительностью и способностью обеспечить требуемый объем работы и степень уплотнения на рабочей захватке, подготовленной укладчиком. Иными словами, каток должен выполнить необходимое количество проходов в заданный промежуток времени по всей площади в зависимости от типа смеси и времени ее охлаждения. Поэтому при уплотнении конкретной смеси должны быть соблюдены присущие ей режим и правила укатки (оптимальное количество проходов, рациональная рабочая скорость, допустимые температура и продолжительность выполнения операции уплотнения на каждом этапе).

Например, при уплотнении смесей типов "А" и "Б" рекомендуется применять вибрационные катки массой 6-11 т. Вибрационные катки могут работать в трех режимах - статического воздействия (вибраторы отключены), комплексного воздействия (один валец оказывает статическое воздействие, а второй - вибрационное) и вибрационного воздействия (вибраторы на обоих вальцах включены). Обычно амплитуда колебаний находится в пределах 0,2-0,8 мм, а частота 25-58 Гц в зависимости от толщины уплотняемого слоя. При уплотнении тонких слоев (40-60 мм) рекомендуется работать на малых амплитудах. С увеличением толщины слоя амплитуду увеличивают.

Хорошего уплотнения смеси катком можно достичь путем многократного приложения нагрузки, близкой к пределам прочности асфальтобетона на сжатие и сдвиг. Другие условия приводят либо к недоуплотнению, либо к растрескиванию слоя. Растрескиванию особенно подвержены очень горячие или сухие смеси, которые из-за своей недостаточной связности не способны оказывать заметного сопротивления касательным напряжениям, возникающим в слое от наезда вальцов катка.

Поскольку прочность асфальтобетона по мере роста его плотности и снижения температуры возрастает, то на определенных этапах укатки работающий каток полностью исчерпывает свои потенциальные возможности и его требуется заменить более тяжелым.

При укатке смесей только гладковальцовыми статическими катками количество их проходов должно быть не менее 20-24, из которых 2-4 прохода необходимо совершать легким и по 8-10 - средним и тяжелым катками.

На дороге, имеющей двускатный профиль, катки должны двигаться вдоль полосы, уложенной укладчиком, от краев к ее середине, а затем от середины к краям, перекрывая каждый след на 0,1-0,3 м.

Движение катков на дороге с односкатным профилем следует начинать от нижней стороны, а на участках улиц и дорог с продольным уклоном более 3% - снизу вверх.

Многощебенистую смесь типа "А" сначала прикатывают гладковальцовым катком массой 6-8 т 6 проходами по одному следу, затем уплотняют катками на пневматических шинах массой 16-30 т 10-12 проходами по одному следу и заканчивают уплотнение гладковальцовым катком массой 10-18 т 2-4 проходами по одному следу.

Уплотнение слоя у края полосы производят следующим образом. Если упора у кромки нет, уплотнение начинают с краев, постепенно смещая каток к середине полосы. Причем на первых проходах по слою малощебенистой смеси (тип "В") валец катка не должен доходить до края полосы на 30-40 см (рис.2).

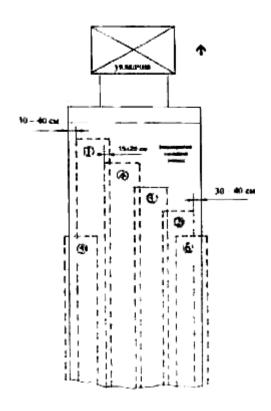


Рис.2. Схема уплотнения полосы, не имеющей упора у кромок

Если покрытие устраивают из смесей типов "А" и "Б", с хорошим предварительным уплотнением их рабочими органами укладчика, то укатку полосы можно начинать сразу по кромке, не оставляя в резерве 30-40 см.

Первые проходы катка по второй и следующим полосам необходимо проводить по продольному сопряжению с захватом ранее уложенной полосы, при этом каток должен двигаться вперед ведущими вальцами.

Уплотнение шва по линии сопряжения должно начинаться не ранее 3-4 мин и не позже 6-8 мин после создания укладчиком рабочей захватки длиной 10-12 м. При этом важно учитывать тип уложенной смеси.

После того как кромка слегка остынет, можно приступить к ее уплотнению.

На последующих этапах уплотнения каток может начинать работу прямо по кромке слоя.

Рабочая скорость движения катков должна быть в начале уплотнения 1,5-2 км/ч, а после 5-6 проходов по одному следу 3-5 км/ч для гладковальцовых катков и 5-8 км/ч для катков на пневматических шинах.

Если смесь малощебенистая (тип "В"), то при первых проходах катка его вальцы должны захватывать ранее уложенную полосу на 70-80% (рис.3).

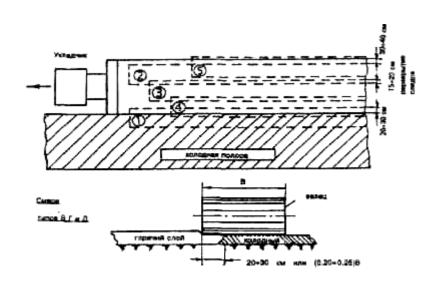


Рис.3. Схема расположения вальцов катка при уплотнении песчаных и малощебенистых смесей на продольном сопряжении полос - горячей и остывшей

При последующих проходах катка ширину захватываемой полосы горячего слоя смеси следует с каждым проходом увеличивать, доведя ее на заключительных проходах до 75-80%.

Если смесь многощебенистая (типы "А" и "Б"), то 75-80% ширины вальца катка сразу располагают на горячем слое (рис.4).

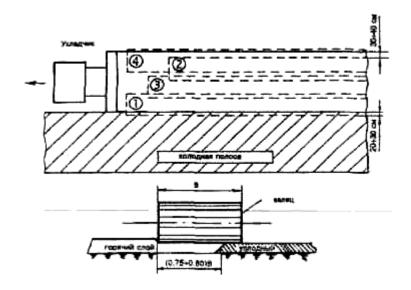


Рис.4. Схема расположения вальцов катка при уплотнении смесей типов "A" и "Б" на продольном сопряжении полос - горячей и остывшей

Первые два-три прохода по одному следу каток совершает с выключенным вибратором, а затем три-четыре - с включенным. Окончательное уплотнение производят с помощью тяжелого трехосного катка.

Уплотнение крупнозернистой смеси, уложенной слоем 0,1-0,22 м, начинают катками на пневматических шинах массой 16-20 т (6-8 проходов), а заканчивают гладковальцовыми двухосными катками массой 10-13 т или трехосными массой 11-18 т (4-6 проходов), или сначала катками массой 8-10 т (2-4 прохода), а затем катками массой 11-18 т (12-20 проходов).

Уплотнение слоя толщиной более 0,2 м производят поэтапно. Рабочая скорость пневмокатка при первых двух-трех проходах не должна превышать 2-3 км/ч. Дальнейшие проходы следует производить на скорости 15 км/ч. Давление воздуха в шинах в начале укатки не должно превышать 0,3 МПа, а на заключительном этапе находиться в пределах 0,6-0,8 МПа.

Уплотнение поперечного сопряжения (шва) производят аналогично уплотнению продольного (см. рис.3, 4), при этом положение вальца на горячей и холодной полосах должно быть таким, как показано на рис.5.

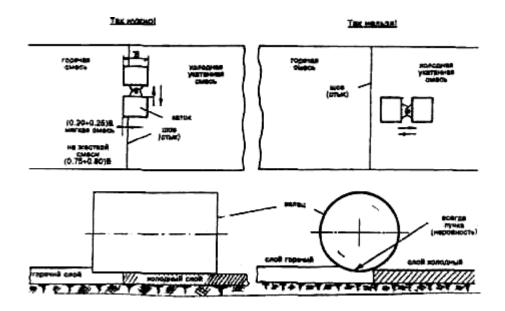


Рис. 5. Схема расположения вальцов катка относительно поперечного шва

Иначе при перпендикулярном расположении катка относительно шва на горячей части будут образовываться лунки, исправить которые трудно.

При ширине проезжей части более 14 м, а также на площадях и перекрестках улиц уплотнение следует производить по взаимно перпендикулярным направ-

лениям или по диагонали. Катки должны быть в непрерывном и равномерном движении.

Останавливать катки на неуплотненном и неостывшем слое или резко менять направление движения катка нельзя.

Переезд катка с одной полосы покрытия на другую должен производиться только на ранее уплотненной полосе. След катка должен отстоять от предыдущего на величину диаметра вальца или пневмоколеса во избежание образования волны.

При уплотнении необходимо добиваться такой плотности, при которой полностью исключается доуплотнение слоя колесами транспорта.

Конкретные рекомендации по назначению типоразмеров катков и количества их проходов приведены в табл.2.1.

Таблица 2.1

Содержание щебня в смеси	Тип выглаживаю- щей плиты	Этапы уплот- нения	т- Типы катков			
			Масса, т /Количество проходов по одному		по одному следу	
			Гладко валь- цовые	На пневма- тических ши- нах	Вибрационные	
До 40%	Пассивная	I	6-8/2-3		6-8/2-3*	
		II	10-13/8-10	16/6-10	6-8/3-4**	
		III	11-18/4-8			
	Вибрационная	I	6-8/2-3		6-8/2-3*	
		II	10-13/6-8	16/4-6	6-8/3-4**	
		III	11-18/4			
Более 40%	Пассивная	I	10-13/8-10	16/6-10	6-8/8-10	

	II	11-18/6-8		
Вибрационная	I	10-13/4-6	16/4-6	6-8/4-6
	II	11-18/4-6		

Примечание: * - вибратор выключен, ** - вибратор включен

В процессе уплотнения могут быть выявлены скрытые дефекты:

- 1 волнистость покрытия из-за слабого основания;
- 2 желтые или бурые включения на покрытии из-за применения песка с избыточным содержанием глины;
- 3 коричневый цвет покрытия из-за недостатка в смеси битума или обильной смазки вальцов керосином или маслом;
- 4 крошение отдельных щебенок из-за повышенного содержания в них кремния.

При обнаружении мест, не поддающихся исправлению, их следует удалить и вновь заполнить смесью. После ее уплотнения необходимо произвести отделку поверхности слоя с устранением мелких неровностей, применяя утюги.

3. ТРЕБОВАНИЯ К КАЧЕСТВУ ВЫПОЛНЕНИЯ РАБОТ

Готовое покрытие по ровности и шероховатости должно соответствовать требованиям ГОСТ Р 50597. Требования к эксплуатационному состоянию, допустимому по условиям обеспечения безопасности дорожного движения.

В процессе строительства при изготовлении и укладке асфальтобетонной смеси следует вести журналы для занесения данных лабораторного контроля качества исходных материалов и готовой смеси, ее температуры, а также о толщине слоя, количестве уложенной смеси и площади покрытия.

Помимо объемных показателей в журнале должны быть сведения об условиях укладки (погоде, состоянии поверхности нижнего слоя, перерывах укладки и их продолжительности, температуре кромки смежной полосы и т.д.). Ведение журнала способствует выявлению и устранению причин дефектов и преждевременного разрушения покрытия.

Дефекты, которые могут возникнуть в результате возможных технологических нарушений процесса уплотнения асфальтобетонной смеси, указаны в табл.4.1.

Таблица 4.1 – Дефекты

Дефект	Схема	Возможные причины
70.1	2.55	
Большая сдвиговая волна перед вальцом	→ (→) ведомай валец	1. Недостаточная подкатка смеси
Быльцом	udlimanun	2. Тяжелый каток въехал на слой
	ведущий валец	покрытия слишком рано (вне сво-
	← (′ +)	ей очереди)
	mond Madamania	3. Используется нужный каток, но
	Рис.6	смесь слишком горячая
		4. Неправильное расположение
		катка по отношению к укладчику
		(ведущий валец должен быть впереди)
		реди)
D		1 11
Выжимание смеси вдоль кромок вальца		1. Недостаточная подкатка смеси
·		2. Смесь слишком горячая
	<u>ииииииииииииииииииииииииииииииииииии</u>	
	T HC. /	
		105
Продольные трещины (прорези)		1. Слабое основание (податливое)
	Tillianannan altitla	2. Слабое сцепление с основанием
	Рис.8	(плохая подгрунтовка)
		3. Применяется очень тяжелый
		каток (прорезает)
		4. Слишком горячая смесь
		5. Высокое содержание битума
		6. Уплотняемая смесь неоднород-
		ная
		7. Переуплотнение смеси
Поперечные трещины	[10]	1. Уплотнение начато при высо-
	{ {}} фФ≠}	кой температуре смеси
		2. Уплотнение толстого слоя нача-
	Рис.9	то поздно (его верх сильно остыл)
		3. Нет сцепления с основанием
		(основание не очищено и не под-
		грунтовано)

		4. Плохой состав смеси5. Переуплотнение смеси6. Уплотнение чрезмерно остывшего слоя смеси7. Слабое основание
Налипание смеси на валец и шины	— (+) налинации. Рис. 10	1 .Смесь слишком горячая 2. Валец (шина) слишком холодный, более чем на 50° меньше температуры смеси 3. Плохое смачивание вальца водой

4. МАТЕРИАЛЬНО-ТЕХНИЧЕСКИЕ РЕСУРСЫ

Техника для уплотнения смесей

Предварительное уплотнение укатываемых асфальтобетонных смесей (щебенистых) производят трамбующим брусом и вибрационной выглаживающей плитой асфальтоукладчика, а окончательное - катками (рис.2).

Катки по отношению к укладчику являются машинами вспомогательными. Производительность отряда катков должна быть на 25-35% выше производительности укладчика.

Тип, массу и количество катков выбирают в зависимости от типа смеси, толщины уплотняемого слоя, технологической пригодности катка для работы за конкретным асфальтоукладчиком, уплотняющей способности катка и его места в технологическом процессе.

Технические характеристики некоторых катков приведены ниже.

Технические характеристики катков

Модель катка	Изготовитель	Т	ехнологическ	парамет	гры	
		Тип катка	Колесная формула	Общая масса, т	Ширина уплотнения, м	Рабочие скоро- сти, км/ч
ДУ-47Б	Россия г.Рыбинск ОАО "Раскат"	Статический	2x2	6	1200 1400	1,9; 3,7; 6,8
ДУ-48Б	То же	Статический	2x3	9	1850	1,9; 4; 6,5
ДУ-49Б	То же	Статический	3x3	11,2	1300	0-1,9; 0- 4,3; 0-6
ДУ-55	То же	Пневмоколесный	2x(4+5)	20	2500	0-15
ДУ-58	То же	Комбинирован.	2x(1+4)	16	2000	0-5,5
ДУ-63	То же	Вибрационный	2x2	10,5	1700	0-6
ДУ-64	То же	Комбинирован.	То же	9,5	1700	0-6
ДУ-65	То же	Пневмоколесный	2x(4+4)	12	1700	0-9
ДУ-73	То же	Вибрационный	2x2	5,5	1400	0-8
ДУ-31А	г.Орел	Пневмоколесный	2x(3+4)	8,3-16	1900	7; 12,2; 20,5
БВ160АД2	Германия "Бомаг"	Вибрационный	2x2	8,1	1650	0-6
ГРВ-101	Чехословакия "Ставострой"	Пневмоколесный	2x(4+4)	7,8-18,7	2000	0-5; 0-11
CC-211	Швеция "Ди-	Вибрационный	2x2	7,2	1450	0-11

напак"			

Попытки совместить преимущества жестковальцевых и пневмоколесных катков, избавившись от присущих им недостатков, реализовались в катках комбинированной компоновки (рис.11), у которых одна ось оборудована пневматическими колесами с гладким протектором, а другая - одним сплошным или разрезным гладким металлическим вальцем. Для уплотнения грунтовых и щебеночных оснований также используются комбинированные катки, но их пневматические колеса оснащены шинами с развитым протектором и используются не столько для уплотнения, сколько для создания тягового усилия. У комбинированного асфальтового катка зазоры между пневмоколесами невелики, поэтому зоны уплотнения, возникающие под каждым из них, смыкаются на небольшой глубине, образуя область повышенного напряжения по всей ширине уплотняемой полосы.

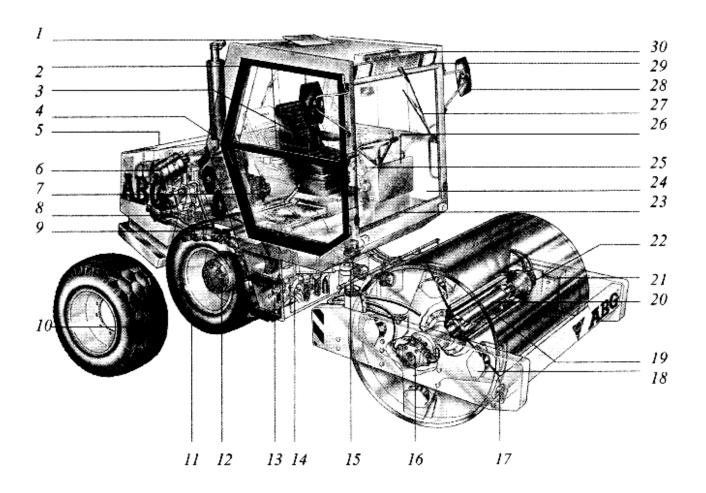


Рис.11. Каток, адаптируемый к работе на грунтах и асфальте сменой блока пневмокатков пневмоколесами:

1 - вентиляционный люк; 2 - кабина машиниста; 3 - кресло-ложемент, фиксируемое в трех положениях; 4 - воздухоохладитель; 5 - откидывающийся капот моторного отсека; 6 - сухой воздушный фильтр; 7 - насос переменной производительности для ходового привода; 8 - насос переменной производительности для привода вибраторов; 9 - гидрообъемный привод оси пневмоколес; 10 - два сменных колеса для уплотнения грунтов; 11 - четыре пневмокатка для уплотнения асфальтобетона; 12 - задний мост с планетарным дифференциалом и постоянно замкнутыми тормозами в ступицах; 13 - электронный блок управления частотой и продолжительностью включения системы орошения вальцев; 14 - два независимых контура системы орошения; 15 - шарнир сочленения передней и задней рам; 16 - гидромотор привода жесткого вальца с постоянно замкнутым тормозом; 17 - самонастривающийся вилколановый скребок жесткого вальца; 18 - упругая подвеска жесткого вальца на вибродемпферах, прикрепленных к фланцам; 19 - смазочный резервуар; 20 - двухрежимный вибратор с комбинированной регулировкой амплитудно-частотной характеристики; 21 - вибродемпферы с металлическими монтажными пластинами; 22 - гидрообъемный привод вибратора; 23 - обогреватель кабины; 24 - тонированные стекла; 25 - рычаг программирования скорости движения и режима вибрации; 26 - панель управления, передвигающаяся вместе с креслом; 27 - передние и задние стеклоочистители; 28 - зеркало заднего вида; 29 - световые дорожные сигналы; 30 - многорежимный вентилятор

Катки с жесткими вальцами и комбинированные катки монтируются в зависимости от принятой компоновочной концепции на моноблочных и шарнирно-сочлененных рамах. Моноблочная рама с двумя управляемыми вальцами обеспечивает изменение направления движения поворотом переднего или заднего вальца или одновременным поворотом обоих. Она также позволяет увеличить ширину уплотняемой полосы при движении катка "крабом". Тем же преимуществом обладают конструкции, в которых расширение полосы уплотнения достигается осевым сдвигом одного из вальцев.

Подготовка катков к работе

Перед работой катков:

- баки заправляют топливом;
- проверяют наличие моторного масла в двигателе;

- проверяют систему смачивания вальцов с заправкой в бак смеси воды с керосином в соотношении 1:1;
 - проверяют исправность виброуплотняющей системы;
 - проверяют и корректируют давление воздуха в шинах пневмокатков.

Завершив установку укладчика в исходное положение и проверку катков, машинисты сообщают рабочему-сигнальщику о готовности механизмов к работе. Рабочий-сигнальщик, в свою очередь, руководит действиями водителя автомобиля-самосвала, который после полученного разрешения снимает полог с кузова, направляет движение машины задним ходом к укладчику и осторожно касается задними колесами упорных роликов асфальтоукладчика, чтобы не сдвинуть его с места и исключить перекосы рамы. Перекосы рамы асфальтоукладчика могут произойти при подходе самосвала к нему под углом и упоре в него одним колесом.

Заключение

В данном проекте осуществляется комплекс работ, при котором производится полное восстановление и повышение работоспособности дорожной одежды и покрытия, земляного полотна и дорожных сооружений, осуществляется смена изношенных конструкций и деталей или их полная замена их на более прочные и долговечные, в необходимых случаях повышаются геометрические параметры дороги с учетом роста интенсивности движения и осевых нагрузок автомобилей в пределах норм, соответствующих категории, установленной для ремонтируемой дороги, без увеличения ширины земляного полотна на основном протяжении дороги.

Список использованных источников

Приказ Министерства транспорта Российской Федерации (Минтранс России) от 16 ноября 2012 г. N 402 г. Москва "Об утверждении Классификации работ по капитальному ремонту, ремонту и содержанию автомобильных дорог"

Справочная энциклопедия дорожника / Мин-во транспорта РФ. Федер. дорож. агентство РОСАВТОДОР. Том IV : Дорожная наука / ред. А. А. Надежко. -2006

Государственные элементные сметные нормы на строительные работы: ГЭСН-2001-27 / Гос. ком. РФ по строит. и жил.-ком. комплексу. Сборник № 27 : Автомобильные дороги : нормативно-технический материал. -2003

ОДН 218.3.039-2003 Укрепление обочин автомобильных дорог (взамен ВСН 39-79): Отраслевые дорожные нормы: ОДН 218.3.039-2003. - М.: Информавтодор, 2003.

Оценка транспортно-эксплуатационных показателей и технического состояния автомобильных дорог: Учеб. пособие / В.А. Лукина. - Архангельск : [б. и.], 2001.

Основы автоматизированного проектирования автомобильных дорог / В.И. Пуркин. - М.: [б. и.], 2000.

Автомобильные дороги. Использование геотекстильных материалов при строительстве и ремонте автомобильных дорог и мостов : Тематич. подборка. - М. : [б. и.], 1999.

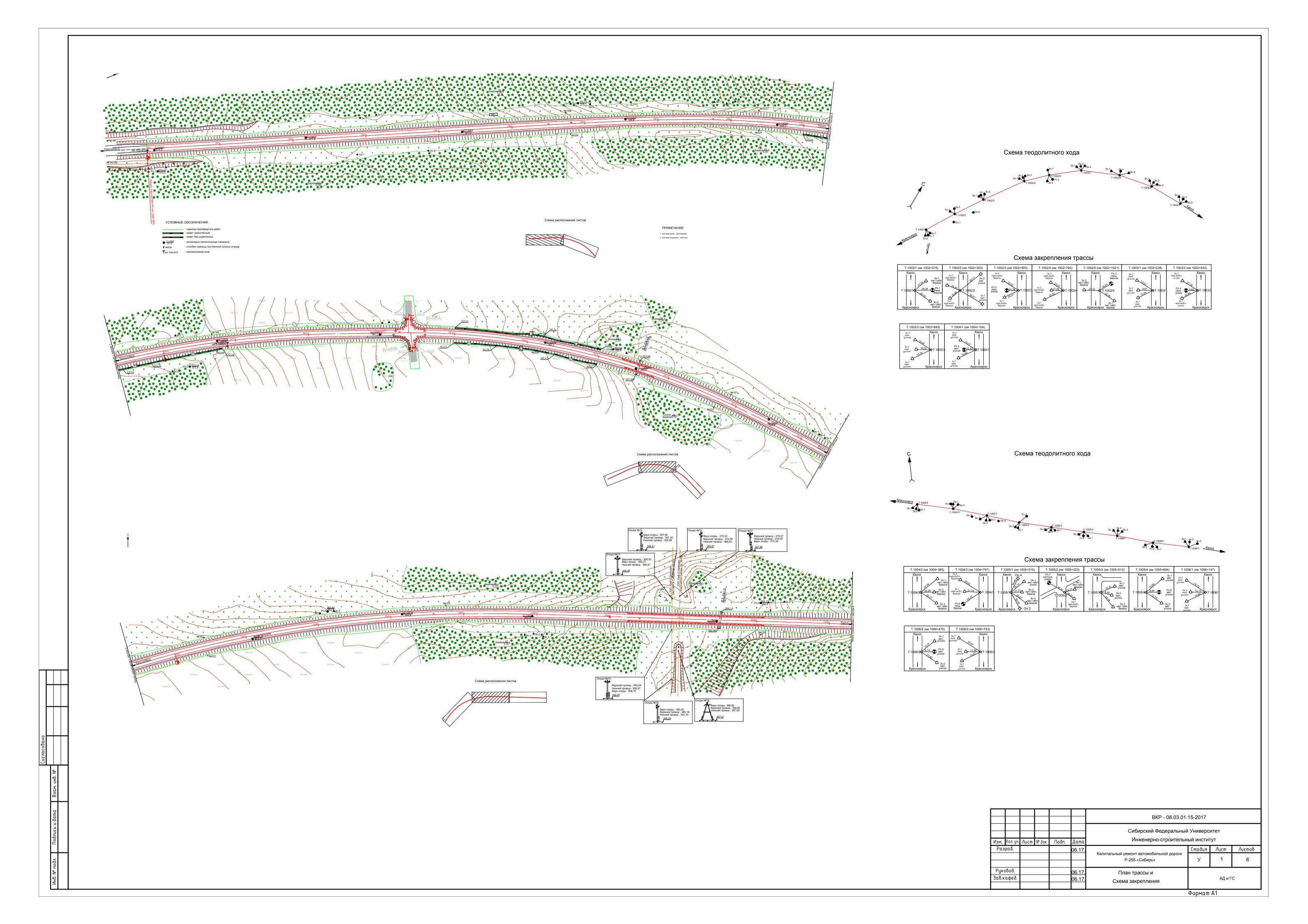
Организация производства работ по содержанию и ремонту автомобильных дорог : Метод. указ. к курс. и дипл. проектир. / В.А. Лукина. - Архангельск : [б. и.], 1995

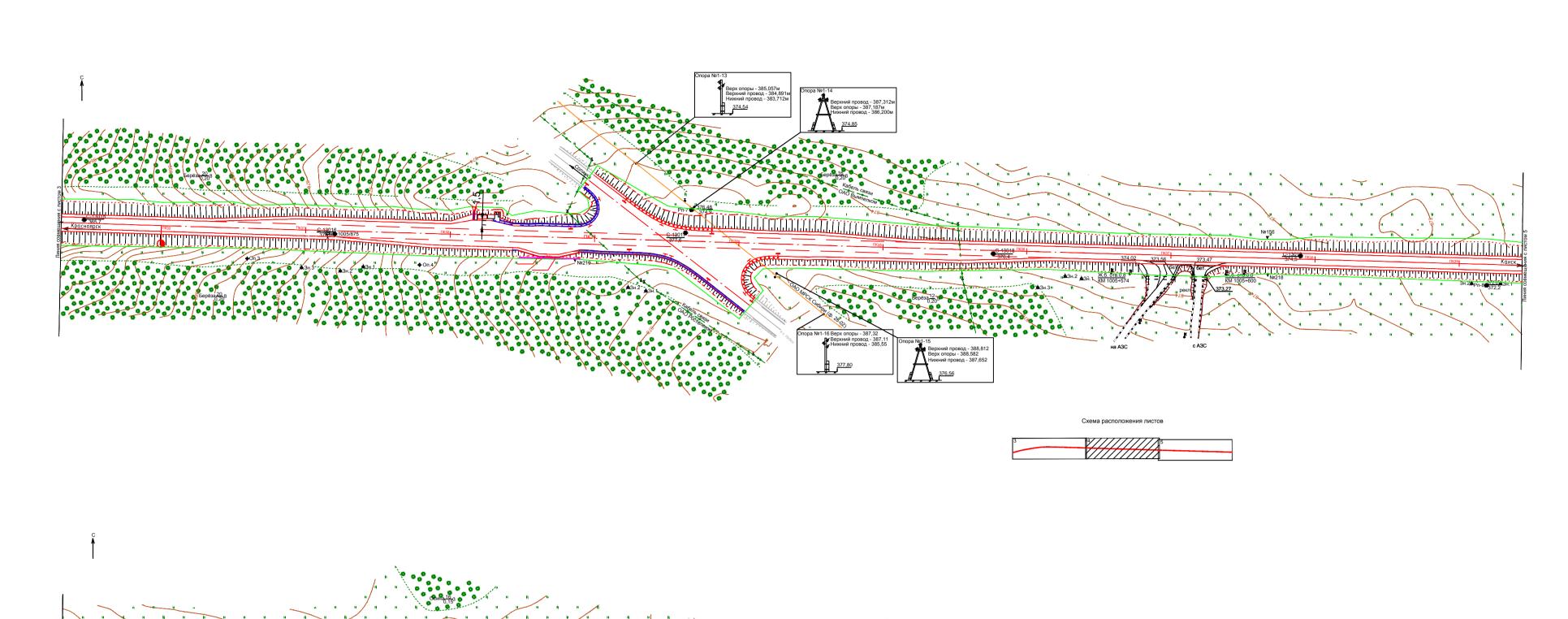
Технология и организация строительства автомобильных дорог / Под ред. Н.В. Горелышева. Технология и организация строительства автомобильных дорог :

Учебник / Под ред. Н.В. Горелышева. - М.: Транспорт, 1992. Строительство и ремонт асфальтобетонных дорожных покрытий: Учебник / Л.Г. Ефремов, С.В. Суханов. - М.: Высш. шк., 1991.

Единые нормы и расценки на строительные, монтажные и ремонтностроительные работы / Госстрой СССР. Сб. E20: Ремонтно-строительные работы, Вып. 2. Автомобильные дороги и искусственные сооружения, 1987.

Инструкция по проведению осмотров мостов и труб на автомобильных дорогах [Текст] : ВСН 4-81. - М. : Транспорт, 1981.



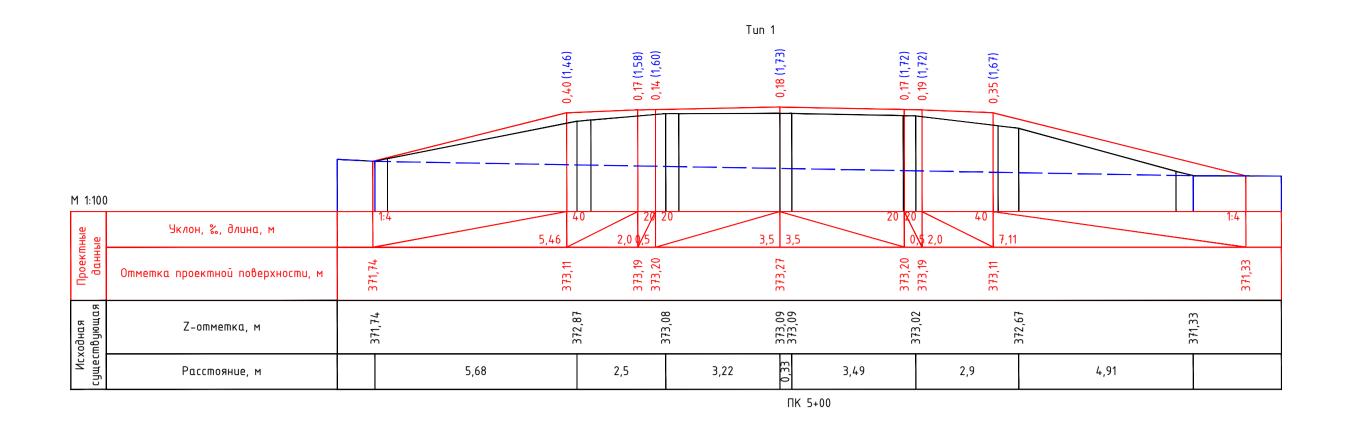


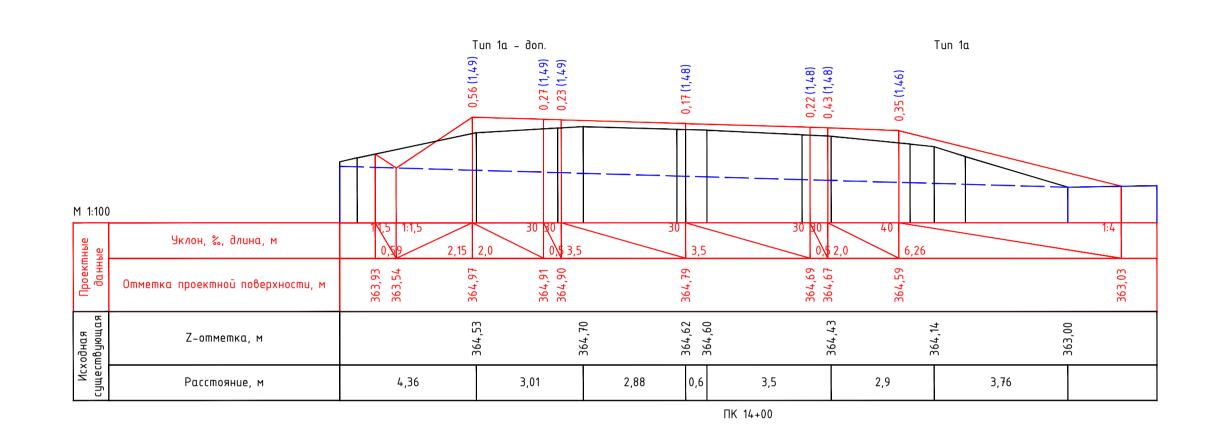
399,36 3н. 3н. 3м. 200 тим 1008/874 ТК41 374,30 тим 1008/874 ТК41 374,	13 ³¹² 23 ³¹³ 11	
8 (1, 1, 1, 1, 1, 1, 1, 1, 1, 1, 1, 1, 1, 1		анск пк _б с
		n
и и и		1
	Схема расположения листов	

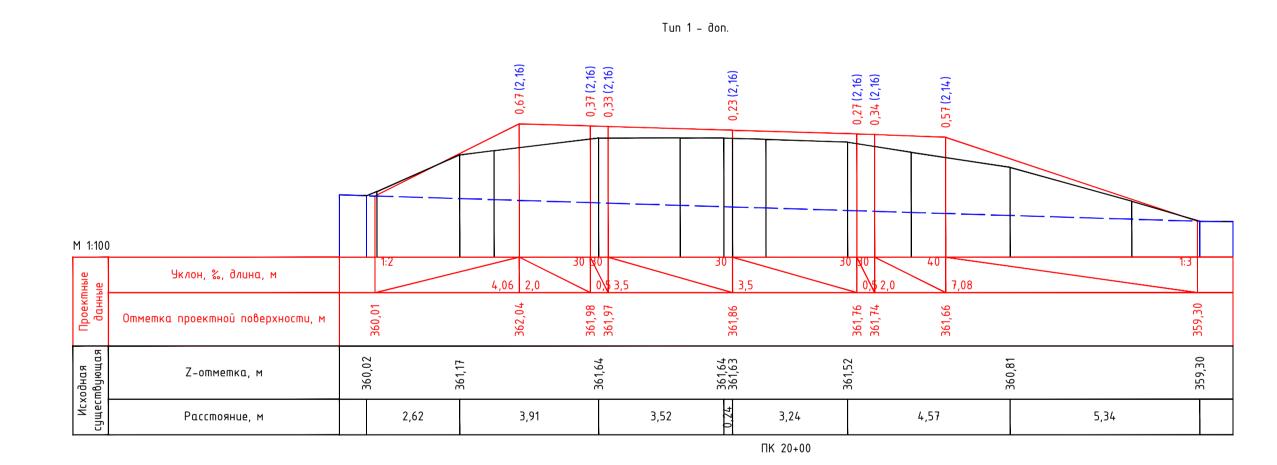
										Ве	доно	CWP i	y2 # 06 No60	poma, npя	ных и і	kpu 6	ых ПАС	1н0	mpacci	ы							
	По	o Aoxe	ение	V -3		Ве личи	на y2 л а			3	Злени	енМы	кривой, н					Эле	ненМы	кри	Boū, ⊨	1				Расстояние	Дина
Точка	вер	шины	y2 A Q	Коорди	IHŒMЫ	пово	poma	Paduyt,	I			exod	круговая	δиссектр	_		140.80	K	онец	K	онец	нО	14 0 // 0	Азинум	Ринб	нежду	пряной,
	KM	ПК	+	x	Y	6 лево	вправо	I	Манзенс	Мангенс		ые ивые	кривая	uCQ.	донер	Пк	+	Пк	+	Пк	+	Пк	٠			бершин Они, н	н
HT	0	0	0	699016	55 2 3 0	-	_																				
																								19°28'58"	CB	565,8	550,2
B9-1	1	5	65,77	699549	55 4 19	-	0°28′12"	3790,7	15,5	15,5	0	0	31,1	0	0	5	50,22	5	50,22	5	81,32	5	81,32				
																								19°57'10"	CB	391,4	0
BY-2	1	9	57,2	699917	55552	_	23°11'39"	1372	375,9	284,5	194	0	458,4		7,9	5	81,32	7	75,32	12	33,73	12	33,73				
																								43°08'50"	CB	623,5	91,1
B9-3	2	15	72,79	700372	55979	-	27°08'43"	10 27	247,9	247,9	0	0	486,6	29,5	9,3	13	24,85	13	24,85	18	11,42	18	11,42				
																								70°17'32"	CB	616,3	54,2
B9-4	3	21	79,82	700580	56559	-	21°43'53"	1615,9	314,2	426,4	0	240	492,9		7,7	18	65,63	18	65,63	23	58,53	25	98,53				
																								92°01'25"	C3	447,9	0,9
BY-5	3	26	20,05	700564	57007	0°15'04"	-	9400	20,6	20,6	0	0	41,2	0	0	25	99,45	25	99,45	26	40,65	26	40,65				
																								91°46'21"	C3	706,5	685,9
BY-6	4	33	26,54	700542	57713	0°09'04"	-	0			0	0	0	0		33	26,54	33	26,54	33	26,54	33	26,54				
												I												91°37'17"	C3	2264,2	2168,6

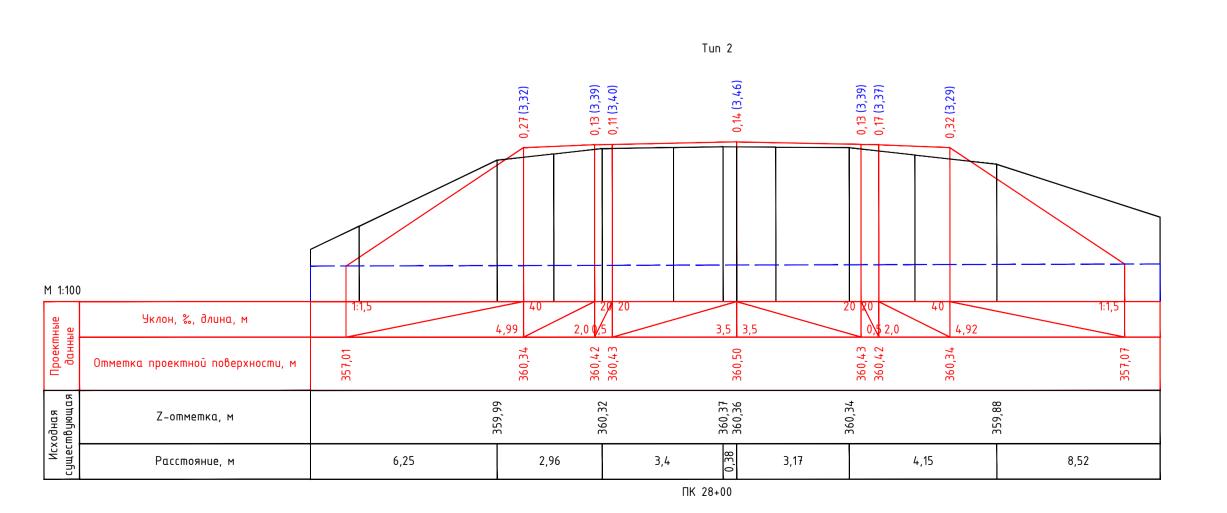
						BKP - 08.03.01.	15-2017		
Изм. Н	Кол. уч.	/lucm	№ док.	Подп.	Дата	Сибирский Федеральный Инженерно-строительн	Университет ый институт		
Разр	οαδ.				06.17.	Капитальный ремонт автомобильной дороги P-255 «Сибирь»			Листов 6
Руков Зав.ка					06.17. 06.17.	План трассы и ведомость углов поворотов		АД и ГС	;

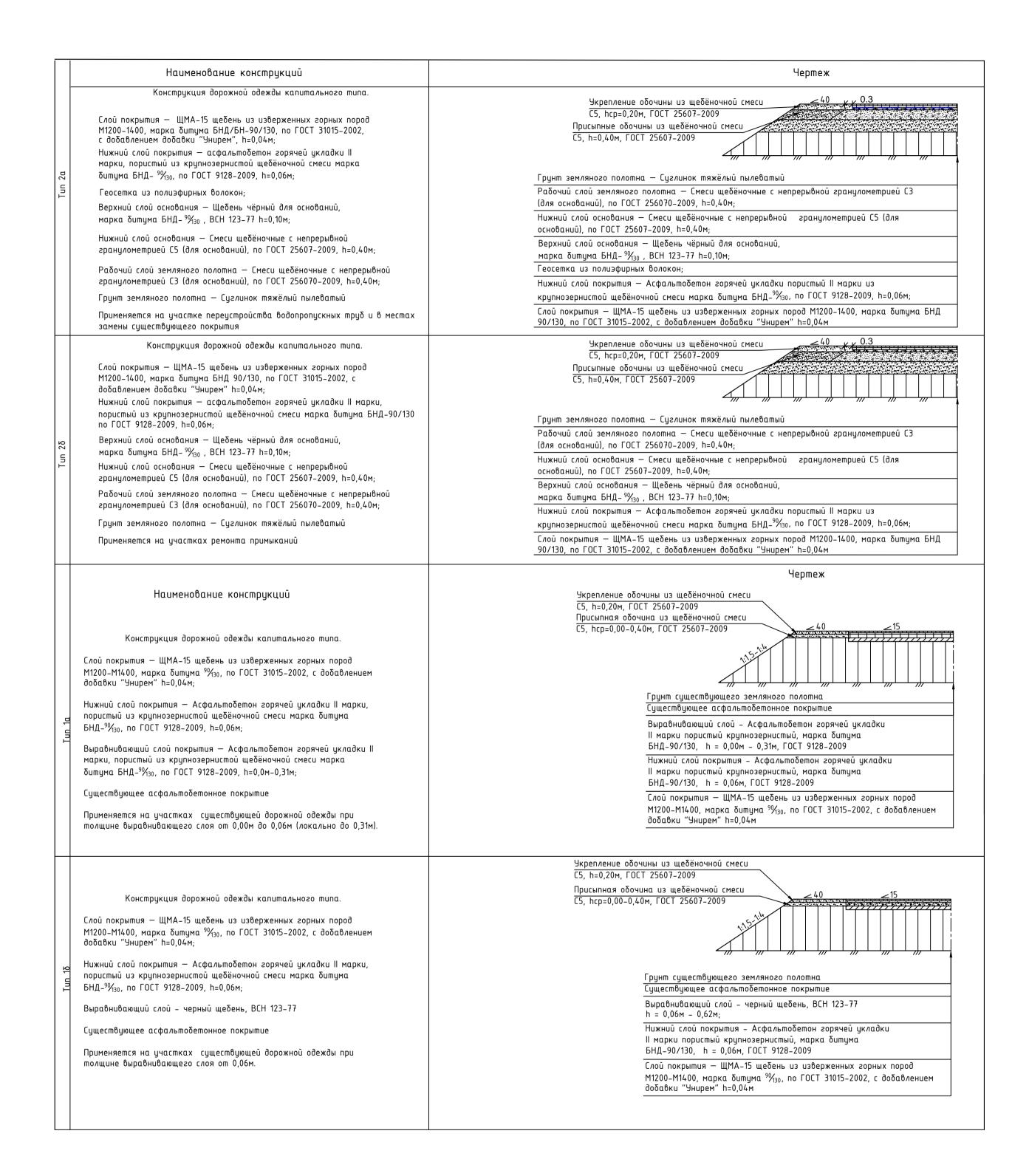
Формат А1



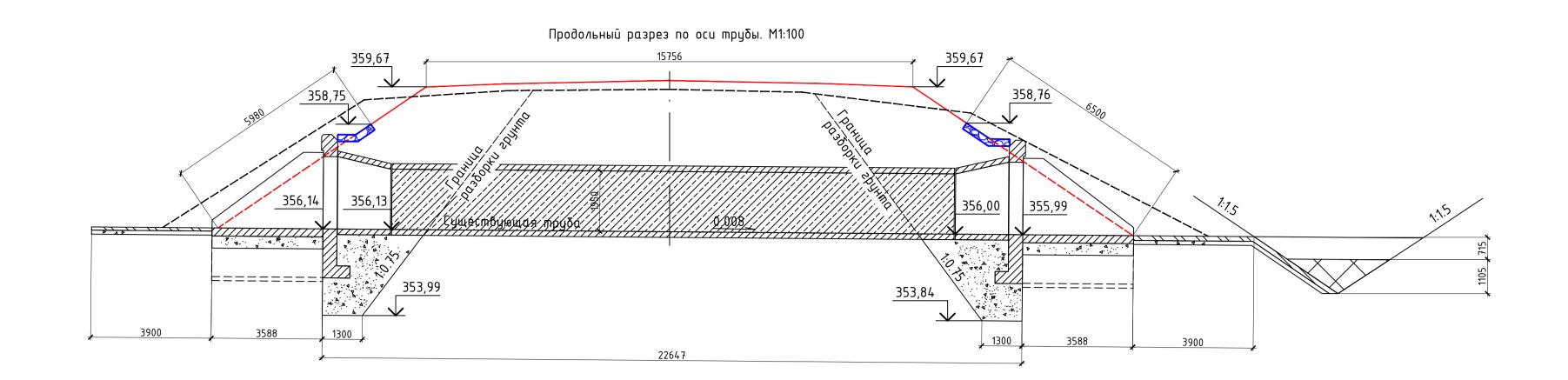




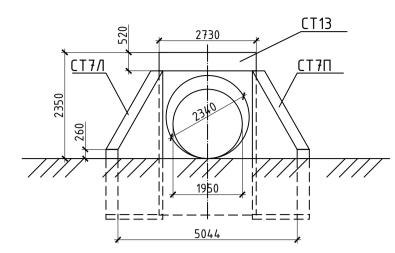


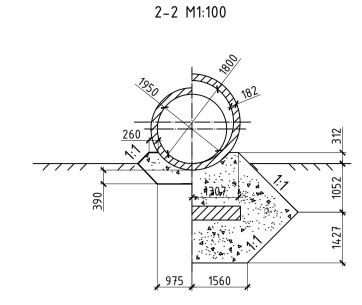


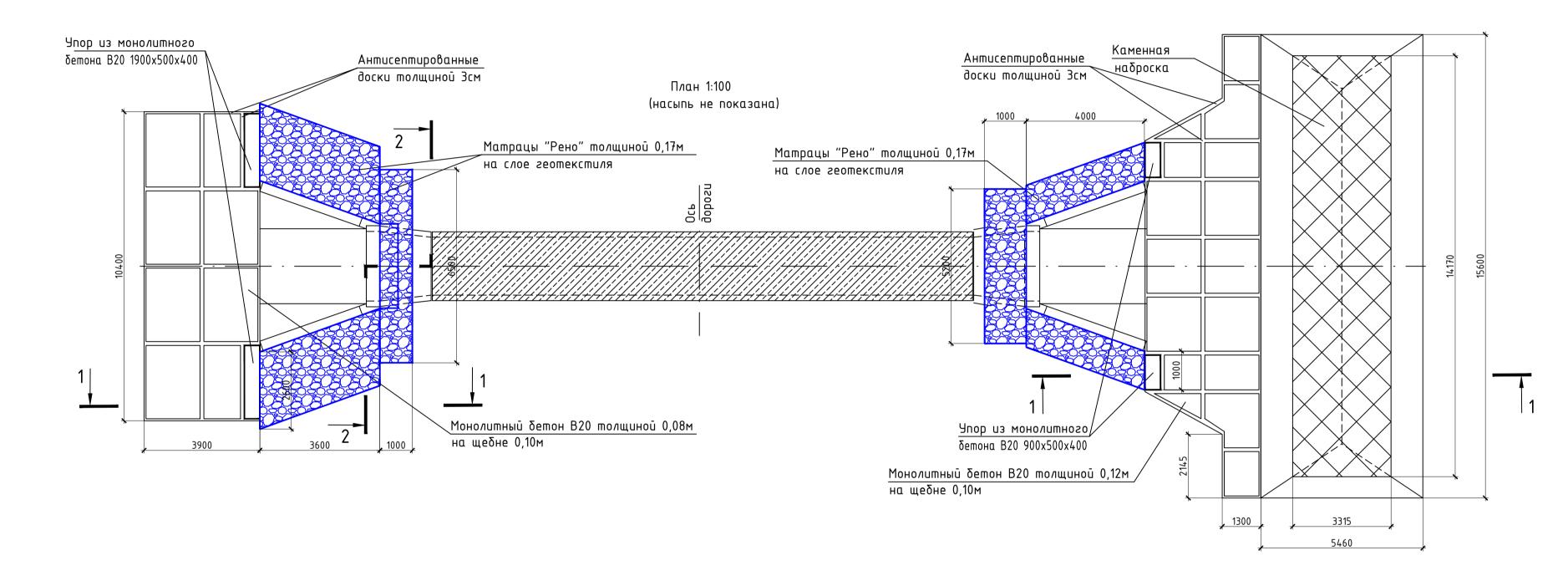
						BKP - 08.03.01.1	5-2017		
Изм.	Кол. уч.	Лист	№ док.	Подп.	Дата	Сибирский Федеральный Инженерно-строительн	ой дороги У З		
Рαз	ραδ.		•		06.17.		Стадия	/lucm	Листов
						Капитальный ремонт автомобильной дороги P-255 «Сибирь»	У	3	6
	овод. кафед.				06.17. 06.17.	Типовые поперечные профили и		АД и ГО	
Заф.к	афед.				06.17.	Дорожные одежды		АД и ГО	



Фасад входного (выходного) оголовка M1:100 (насыпь не указана)







1–1 М1:50 Матрацы "Рено" Монолитный бетон В20 Щебеночная подготовка Упор из монолитного бетона В20 *) В скобках приведен размер для входного отверстия

 Гидравлические характеристики

 Наименование
 Обозн. Ед.изм. Колич.

 Расчетный расход воды
 Q2% м³/с 4,92

 Скорость воды на выходе
 V м/с 4,50

 Высота подпора воды
 Нв м 1,7

Режим протекания воды безнапорный

- 1. Ремонт труб выполнен применительно серии 3.501.1-144.0-4.
- 2. Укрепление русел и откосов насыпи выполнено применительно серии 3.501.1–156.
- 3. Глубина заложения оголовков (подошва подушки) принята из условий расчетной глубины промерзания грунтов+0,25м.
- 4. Объемы работ по устройству сооружений представлены в ведомости объемов работ.
- 5. Гидроизоляция оголовков и звеньев трубы см. документ 3.501.1–144 0–4 03.
- 6. Применяемые материалы:

звено трубы-конструктивный тяжелый бетон В30, F300,W6 по ГОСТ 26633-2012. блоки оголовков, монолитный фундамент – конструктивный тяжелый бетон В20, F300,W6 по ГОСТ 26633-2012. арматура гладкого профиля класса А I сталь СтЗсп

арматура периодического профиля класса Ас II сталь 10 ГТ

Спецификация блоков на трубу

Поз.	Обозначение	Наименование	Кол.	Масса ед.,кг	Примеч.
1	OCT 35-27.0-85	Звенья оголвков ЗК16.132	2	2600	
2	3.501.1–144.1	Портальные стенки Ст13	2	4900	
3	3.501.1–144.1	Откосные стенки Cm 7л(n)	2	5400	

_		(пецификация матрацев "Рено"			
	Поз.	Обозначение	Наименование	Кол.	Масса ед.,кг	Примеч.
	1	ΓΟCT P52132-2003	ГСИ-М-2,0х4,0х0,17-С60-2,4-ЦАММ	3		
	2	ΓΟCT P52132-2003	ГСИ-М-2,0x5,0x0,17-С60-2,4-ЦАММ	1		
	3		Каменный материал(наполнение матрасов)	_		5,40 м3

Спецификация демонтируемых блоков на трубу

		<u>'</u>					
Nº	Номенклатура	Габаритные размеры, см х см х см	Mamepua <i>n</i>	Объем, куб. м	масса eд., m	Кол-во, шт	Примеч.
1	3K8.100	178 × 178 × 100	Ж/Б В30	0,72	1,80	5	вход
2	3K8.100	178 x 178 x 100	Ж/Б В30	0,72	1,80	4	выход
3	СТ7Л(П)	322 x 311 x 30	Ж/Б В30	2,16	5,40	4	
4	CT13	210 x 357 x 73	ж/Б В30	1,97	4,90	2	

							ный Университет льный институт Стадия Лист Листов У 4 6		
						BKP - 08.03.01.	альный Университет рительный институт Стадия Лист Листо		
						Сибирский Федеральн		й Университет ный институт Стадия Лист Листов	
Изм.	Кол. уч.	Nucm	№ док.	Подп.	Дата	инженерно-строител	ьныи инс	гитут	
Pa	зраб.				06.17.		льный Университет гельный институт Стадия Лист Листо	Листов	
						Капитальный ремонт автомобильной дороги P-255 «Сибирь»	У	4	6
Рук	совод.				06.17.	D 147 5 5160 54			
3α8.	Кафед				06.17.	Ремонт Ж/Б трубы на ПК 27+51		АД и ГС	

Схема комплексной механизации на устройство земляного полотна

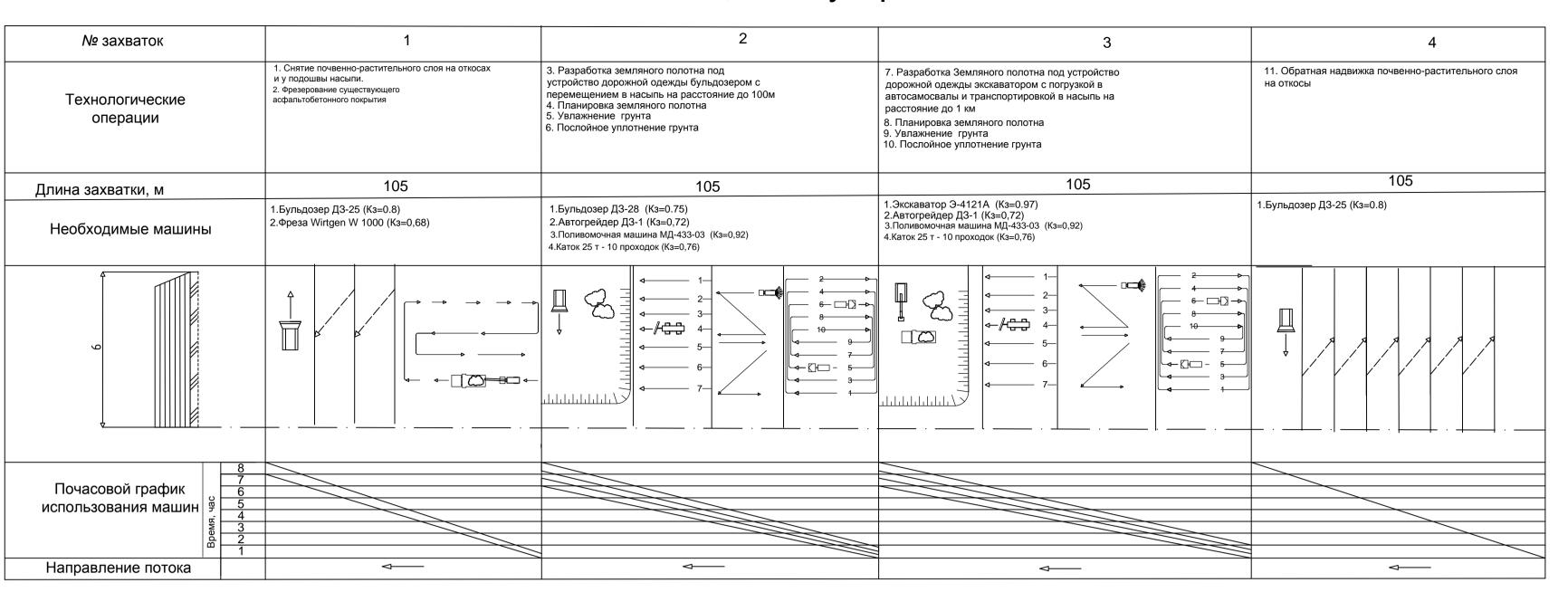


Схема комплексной механизации на устройство дорожной одежды Тип 1

				1	
№ захваток	1	2	3	4	5
Технологические операции	Очистка покрытия от пыли и грязи Подвоз и разлив битумной эмульсии Устройство выравнивающего слоя из крупнозернистой Пористой асфальтобетонной смеси, тип Б, марка II Уплотнение выравнивающего слоя.	5. Очистка покрытия от пыли и грязи 6. Подвоз и разлив битумной эмульсии 7. Устройство выравнивающего слоя из черного щебня 8. Увлажнение покрытия 9. Уплотнение выравнивающего слоя.	10. Очистка покрытия от пыли и грязи 11. Подвоз и разлив битумной эмульсии 12. Устройство нижнего слоя покрытия из крупнозернистой пористой асфальтобетонной смеси, тип Б, марки II 13. Уплотнение нижнего слоя покрытия	 14. Очистка покрытия от пыли и грязи 15. Подвоз и разлив битумной эмульсии 16. Устройство верхнего слоя покрытия из щебёночно-мастичного асфальтобетона. 18. Уплотнение верхнего слоя покрытия 	19. Подвоз ГПС с выгрузкой 20. Планировка поверхности слоя 21. Распределение ГПС 22. Увлажнение смеси при укатке 23. Уплотнение обочины катком
Длина захватки, м	125	125	125	125	125
Необходимые машины	1.Поливомочная машина МД-433-03 (Кз=0,92) 2.Автогудрнатор ДС-39Б (Кз=0,45) 3.Автосамосвал КАМАЗ 55118 (Кз=0,88) 4.Асфальтоукладчик ДС-181 (Кз=0,83) 5.Каток 12 т - 8 проходок (Кз=0,76)	1.Поливомочная машина МД-433-03 (Кз=0,92) 2.Автогудрнатор ДС-39Б (Кз=0,35) 3.Автосамосвал КАМАЗ 55118 (Кз=1) 4.Автогрейдер ДЗ-1 (Кз=0,72) 5.Поливомочная машина МД-433-03 (Кз=0,92) 6.Каток 25 т - 10 проходок (Кз=0,76)	1.Поливомочная машина МД-433-03 (Кз=0,92) 2.Автогудрнатор ДС-39Б (Кз=0,35) 3.Автосамосвал КАМАЗ 55118 (Кз=0.94) 4.Асфальтоукладчик ДС-181 (Кз=0,90) 5.Каток 12 т - 8 проходок (Кз=0,76)	1.Поливомочная машина МД-433-03 (Кз=0,92) 1.Автогудрнатор ДС-39Б (Кз=0,35) 2.Автосамосвал КАМАЗ 55118 (Кз=0,99) 3.Асфальтоукладчик ДС-181 (Кз=0,97) 4.Каток 12 т - 8 проходок (Кз=0,76)	2.Автосамосвал КАМАЗ 55118 (Кз=0,99) 1.Автогрейдер ДЗ 31-1 (Кз=0,99) 3.Поливомочная машина МД-433-03 (Кз=0,88) 4.Каток 10т (Кз=0,81)
3.5		4			- \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \
Почасовой график использования машин					
Направление потока	↓	←	↓	<	←

Схема комплексной механизации на устройство дорожной одежды Тип 2

<i>№</i> захваток	1	2	3	4	5
Технологические операции	Устройство рабочего слоя земляного полотна из щебёночной смеси - СЗ Увлажнение покрытия Укатка рабочего слоя покрытия. Устройство нижнего слоя основания из щебёночной смеси - С5 Увлажнение покрытия Укатка нижнего слоя покрытия.	7. Очистка покрытия от пыли и грязи 8. Подвоз и разлив битумной эмульсии 9. Устройство верхнего слоя основания из черного щебня 10. Увлажнение покрытия 11. Укатка слоя черного щебня	12. Очистка покрытия от пыли и грязи 13. Подвоз и разлив битумной эмульсии 14. Укладка геосетки из полеэфирных волокон 15. Устройство нижнего слоя покрытия из крупно- зернистой пористой асфальтобетонной смеси,тип Б, марка II. 16. Уплотнение нижнего слоя покрытия	17. Очистка покрытия от пыли и грязи18. Подвоз и разлив битумной эмульсии19. Устройство верхнего слоя покрытия из щебёночно-мастичного асфальтобетона.20. Уплотнение верхнего слоя покрытия	13. Подвоз ГПС с выгрузкой 12. Планировка поверхности слоя 13. Распределение ГПС 14. Поливка смеси при укатке 15. Уплотнение обочины катком
Длина захватки, м	125	125	125	125	125
Необходимые машины	1.Автосамосвал КАМАЗ 55118 (Кз=0,99) 2.Автогрейдер ДЗ-1 (Кз=0,72) 3.Поливомочная машина МД-433-03 (Кз=0,92) 4.Каток 25 т - 10 проходок (Кз=0,76)	1.Поливомочная машина МД-433-03 (Кз=0,92) 2.Автогудрнатор ДС-39Б (Кз=0,35) 3.Автосамосвал КАМАЗ 55118 (Кз=0,99) 4.Автогрейдер ДЗ-1 (Кз=0,72) 5.Поливомочная машина МД-433-03 (Кз=0,92) 6.Каток 25 т - 10 проходок (Кз=0,76)	1.Поливомочная машина МД-433-03 (Кз=0,92) 2.Автогудрнатор ДС-39Б (Кз=0,35) 3.Дорожный рабочий 3-5 разряда (Кз=0,97) 4.Автосамосвал КАМАЗ 55118 (Кз=0,99) 5.Асфальтоукладчик ДС-181 (Кз=0,97) 6.Каток 12 т - 8 проходок (Кз=0,76)	1.Поливомочная машина МД-433-03 (Кз=0,92) 2.Автогудрнатор ДС-39Б (Кз=0,35) 3.Автосамосвал КАМАЗ 55118 (Кз=0,99) 4.Асфальтоукладчик ДС-181 (Кз=0,97) 5.Каток 12 т - 8 проходок (Кз=0,76)	1.Автосамосвал КАМАЗ 55118 (Кз=0,99) 2.Автогрейдер ДЗ 31-1 (Кз=0,99) 3.Поливомочная машина МД-433-03 (Кз=0,88) 4.Каток 10т (Кз=0,81)
3.5	4 4 2 2 2 4 4 4 4 4 4 4 4 4 4 4 4 4 4 4	4 4 4 3 2 4 2			
		///////////////////////////////////////	///////////////////////////////////////	///////////////////////////////////////	
Почасовой график использования машин					
Направление потока	-	-	Δ——		↓

						BKP - 08.03.01.	ный Университет льный институт Стадия Лист Лист У 5 6		
Изм	1. Кол. уч	/lucm	No gok	Подп.	Дата	Сибирский Федеральні Инженерно-строител			
	азраб.	/Ideiii	N OOK.		06.17.			ниверситет и институт адия Лист Лис	Листов
	уковод. В.Кафед					Схемы комплексной механизаций на устройство земляного полотна и дорожной одежды тип 1 и тип 2		АД и ГС	

Пикеты	Километры (0 1	2	3	4 5	6	7	8 9		1 (1)1	1	2	3	4	5	6	7	8	9 (D 2	(J) 2	1	2	3 4	5	6	7	8	9	(3	(3	1	2	3	4	5 6	6 l7	7 8	3 9	- 4	4	4	1	12 1	3 l 4	. 5	6	7	8	9	_
Высота	насыпи, м	1,66	1,48	1,51	1,89	1,39	0,79	1,26	1,09	1,09	1,35	1,78	1,39	1,48	1,07	1,82	2,29	2,21	2,04	Oro KM:	2,16	2,19	2,46	1,63	1,51	2,32	3,16	3,46	2,33	2,58 7070 KM:	2,58	3,09	1,75	1,94	, i	2,07	2,42	2,06	1,88	2,13	OFO KM:	2,13	2,09	2,14	1,77	1,58	1,91	1,69	2,14	2,09	
Глубин	а выемки, м									돈 햪										두 효										돈표											돈 표										
	Насыпь основная/ съезд	55 2	28 56	175	306	108 8	10	238	139	1123	8 15	0 154	4 96/0	0 26	12	167	162	469	203	1447/0	0 146	338	322	216	148 4	401 6	11 0	261	505	2948	553	447	90	168/215	193	230	28	103	338	335 2	2485/215	293	374	170	189	89	168	157 1	130 18	87 219	<u>2</u> 19
	® ИГЭГЭСН Ку																																								\rightarrow			\bot							_
земляных	1.2	536 6	597 583	561	507	593 606	607	501	443	5634	701 49	12 530	0 308/63	32 5/3	3 52	2 567	451	366	374	4884/63	32 388	466	468	403	456 4	488 6	23 997	/ /84	642	5715	451	547	912	202/1385	948	692	895	703	695	607 66	652/1385	456	896	1117	662	748	991	1141 1	1185 58	1 646	46
масс, м ³ г Требуемый	Ž Llasurii	66 3	04 67	200	267	120 0	12	206	167	1247 4	10 10	0 10	E 115/0	(n 21	15	200	105	E62	244	1727/0	0 175	405	206	250	170 /	101 7	24 0	214	606	2520	664	F26	100	201/250	222	276	24	124	405	402 2	0000/250	252	440	205	227	107	201	100 1	156 22	24 26	261
треоуемый бъемработ,м	<u>Насыпь</u> Выемка	536 6	97 583	561	507	593 606	607	501	443	5634 7	701 49	2 530	0 308/63	32 573	3 52	2 567	451	366	374	4884/63	32 388	466	468		456 4	488 6	23 997	7 784	642	5715	451	547	912	202/1385	948	692	895	703	695	607 66	652/1385	456	896	1117	662	748	991	1141 1	1185 58	81 646	646
	Из выемки	66 3	84 67	209	367	130 9	12	286			10 18	189	5 115/0	0 31	15	200	195	366 196		-		405	386	259	178 4		23 0 11	314	606	7	11	536	108	201/258	232	276	34	124	405	402	.	352	449	205	227	107	201	188 1	156 22	.4 262	.62
аспределе-	в земляное полотно									1347										1737/0	۰ —									3538	36 166									2	2981/258			\blacksquare						=	_
ние	Из карьера																														100																				_
земляных 3	K _y =1,2			-						\vdash		_		_	_	+	+	+		+	+	+	-			-+		-	+	+	-	1											<u> </u>	++	-+	-+				-	_
масс, м	Оплачиваемый								二																	-														\Rightarrow	\Rightarrow			ightharpoonup						二	_
	объем																																																	土	_
		†	† †	🕇	†	† '	· †	†	1 1		1	† ·	1 1	1 1	†	† †	†		†		†	1	†	†	1	🕇	††	†	1		451	† †	1	🕇		†	†	†	†	1		†		†	†	†	†	†	1 1	† '	, 7
		66 3	34 67	209	367	130 9	12	286	167		10 18	18	5 115/0	<u> </u> 0 31	15] L] 200	195	366	244		175	405	386	259	178 L	481 6	23	314	606		451	536	108	201/258	232	276	34	124	405	402		352	449	205	227	107	201	188 1	156 22	4 267	.62
							ارا	l.0	(0	0	. e	2	/63	-	_	9		1 96			ღ			4	ω		니 111	ر ا پو				11		112	9	9	<u>~</u>	62	l ₈	Ω		8	47	72	35	04	90	53	22	8	,
								122	~	Į g	-	14	18	1.4	IS	199	IΩ		l ω		12		123	12 1	7 5	_		l% l4		36		40		9 -	i~	4	l 🛱	2	Š Š	Ñ		-	14	၂၈	4	ا [©] ا		ი −	. In	ا س	2
Пролопьное	переменцение	470	216	352	\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\	29.	26	2	7	۳	, In	ျက	₩	۱"٬	"	167	١٣		1_		'`	٦	~	1	- 1			1 1		30		16	o .	I I	1	1	1	1	1 1			1	1	1		I I			1		
	перемещение	470	516	35,	146	.6 ♥	₹	27	N	V	, m		1	1 47					Ţ <u></u>				<u> </u>	<u> </u>	•			<u> </u>				16	,	Место 5 км до	временно п.Больш	ого склади иие Ключи	рования і	грунта	<u> </u>		•	<u>, </u>	<u> </u>	<u> </u>	, ,		, ,				
	2	4770	516	35,	14	16 G	35	2	ia .		<u></u>	<u></u>	¥ 52			Ţ,	•		<u> </u>		<u> </u>		V		1			 		30		16		5 км до	п.Больц	ие Ключи			105		•	•	,		,	10-	, ,	<u> </u>			
	2	96 3	34 67	¥ 209	367	30 9	12	286	167	4047	10 18	60 18	5 115/0	70 31	15	200	195	366	244	1	175	406	386	259	178	481		314	606	J 2420	451	536	108	5 км до	п.Больц	ого склади иие Ключи			405	402	0750/250	352	449	205	227	107	201	188 1	156 22	4 262	62
	2	66 3	34 67	209	367	S	12	286	167	1347	10 18	60 189	5 115/0	70 31	15	200	195	366	244	1541/0	0 175	406	386	259	178	481		314	606	3428	451	536	108	5 км до	п.Больц	ие Ключи			405	402	2768/258	352	449	205	227	107	201	188 1	156 22	4 262	62
	2	66 3	34 67	209	367	30 9	12	286	167	1347	10 18	60 189	5 115/0	0 31	15	200	195	366	244	1541/0	0 175	406	386	259	178	481	11	314	606	3428	11		108	5 км до	п.Больц	ие Ключи			405	4022	768/258	352	449	205	227	107	201	188 1	156 22	4 262	62
ам ульдозерные с оемещением до:	2	66 3	34 67	209	367	30 9	12	286	167	1347	10 18	30 188	5 115/0	70 31	15	200	195		244	1541/0		406	386	259	178 4	481	11	314	606	3428			108	5 км до	п.Больц	ие Ключи			405	402	:768/258 - 47 -	352	449	205	227	107	201	188 1	156 22	24 262	62
видам м3 Бульдозерные с перемещением до:	до50 м до 100 м	66 3	34 67	209	367	30 9	12	286	167	1347	10 18	18:	5 115/0	0 31	15	200	195		244	1		406	386	259	178 4	481	11	314	606	+	11 36		108	5 км до	п.Больц	ие Ключи			405	22	47	352	449	205	227	107	201	188 1	56 22	24 262 ———————————————————————————————————	:62
м3 Бульдозерные с перемещением до:	2	66 3	34 67	209	367	30 9	12	286	167	1347	10 18	50 18:	5 115/0	0 31	15	200	195		244	1		406	386	259	178 4	481	11	314	606	+	11		108	5 км до	п.Больц	ие Ключи			405	2	2768/258 47 166	352	449	205	227	107	201	188 1	156 22	24 26	62
м3 Бульдозерные с перемещением до:	до 50 м до 100 м до 100 м до 100 м до 100 м до 2км до 3 км до 3 км до 4 км в 8 в	66 3	34 67	209	367	30 9	12	286	167	1347	10 18	50 189	5 115/0	0 31	15	200	195		244	1		406	386	259	178 4	481	11	314	606	+	11 36		108	5 км до	п.Больц	ие Ключи			405	22	47	352	449	205	227	107	201	188 1	156 22	24 26	<u>262</u>
м3 Бульдозерные с перемещением до:	до 50 м до 100 м до 100 м 1 км 2 км 3 км	666	34 67	209	367	30 9	12	286	167	1347	10 18	00 189	5 115/0	0 31	15	200	195		244	1		406	386	259	178 4	481	11	314	606	+	11 36		108	5 км до	п.Больц	ие Ключи			405	2	47	352	449	205	227	107	201	188 1	156 222	24 26:	262
м3 Бульдозерные с перемещением до:	до 50 м до 100 м до 100 м до 100 м до 100 м до 2км до 3 км до 3 км до 4 км в 8 в	666	34 67	209	367	30 9	12	286	167	1347	10 18	60 18:	5 115/0	0 31	15	200	195		244	1		406	386	259	178	481	11	314	606	+	11 36		108	5 км до	п.Больц	ие Ключи			405	22	47	352	449	205	227	107	201	188 1	156 22	24 26.	<u>262</u>
ам ульдозерные с эемещением до:	до 50 м до 100 м до 100 м до 100 м до 100 м до 2км до 3 км до 3 км до 4 км в 8 в	666	34 67	209	367	30 9	12	286	167	1347	10 18	90 189	5 115/0	70 31	15	200	195		244	1		406	386	259	178 4	481	11	314	606	+	11 36		108	5 км до	п.Больц	ие Ключи			405	22	47	352	449	205	227	107	201	188 1	156 22	<u>24</u> 26:	<u>262</u>
м3 Бульдозерные с перемещением до:	до 50 м до 100 м до 100 м до 100 м до 100 м до 2км до 3 км до 3 км до 4 км в 8 в	666	34 67	209	367	30 9	12	286	167	1347	10 18	18:	5 115/0	0 31	15	200	195		244	1		406	386	259	178 4			314	606	1111	11 36 166		108	5 км дс V	232	276	34	124	405		47	352	449	205	227	107	201	188 1	56 22	24 26: 	262
работки и транспортировки, м3 ———————————————————————————————————	до 50 м до 100 м до		34 67	209	367	130 9	12	286			10 18									1	213	406	386	259	178 4			314	0	+	11 36 166		108	5 км дс V	232	276	34	124			47	352	449	205	227	640	790	188 1	1028 35	24 26: 	<u>262</u>
м3 Бульдозерные с перемещением до:	до50 м д		34 67 663 516	209	367	130 9	12	286			10 18							196		196	213	406	386	259	178 4			314	0	1111	11 36 166		108	5 км дс V	232	276	34	124			47	352	449	912	227	640	790	188 1	1028 35	7 383	83
ваработки и транспортировки, м3 В Экскаваторные с Бульдозарные с Ватовозкой перемещением до:	до50 м д		34 67 663 516	209	367	30 9	12	286			10 18 10 18 10 10 10 10 10 10 10 10 10 10 10 10 10							196		196	213	406	386	259	178 4			314	0	1111	11 36 166		108	5 км дс V	232	276	34	124			47	352	449	912	227	640	790	188 1	1028 35	7 383	83
азработки и транспортировки, м3 ———————————————————————————————————	до50 м д		34 67 663 516	209	367	30 9	12	286			10 18							196		196	213	406	386	259	178 4			314	0	1111	11 36 166		108	5 км дс V	232	276	34	124			47	352	449	912	227	640	790	953 1	156 22	7 383	83

ВКР - 08.03.01.15-2017

Сибирский Федеральный Университет

Капитальный ремонт автомобильной дороги P-255 «Сибирь»

График распределения земляных масс
 Стадия
 Лист
 Листов

 У
 6
 6

