

**МИНИСТЕРСТВО СТРОИТЕЛЬСТВА
И ЖИЛИЩНО-КОММУНАЛЬНОГО ХОЗЯЙСТВА
РОССИЙСКОЙ ФЕДЕРАЦИИ**

С В О Д П Р А В И Л

СП 34.13330.2021

АВТОМОБИЛЬНЫЕ ДОРОГИ

СНиП 2.05.02-85*

Издание официальное

Москва 2021

Предисловие

Сведения о своде правил

1 ИСПОЛНИТЕЛИ – ЗАО «ПРОМТРАНСНИИПРОЕКТ», ФГБОУ «МАДИ»

2 ВНЕСЕН Техническим комитетом по стандартизации ТК 465 «Строительство»

3 ПОДГОТОВЛЕН к утверждению Департаментом градостроительной деятельности и архитектуры Министерства строительства и жилищно-коммунального хозяйства Российской Федерации (Минстрой России)

4 УТВЕРЖДЕН приказом Министерства строительства и жилищно-коммунального хозяйства Российской Федерации от 9 февраля 2021 г. № 53/пр и введен в действие с 10 августа 2021 г.

5 ЗАРЕГИСТРИРОВАН Федеральным агентством по техническому регулированию и метрологии (Росстандарт). Пересмотр 34.13330.2012 «СНиП 2.05.02-85* Автомобильные дороги»

В случае пересмотра (замены) или отмены настоящего свода правил соответствующее уведомление будет опубликовано в установленном порядке. Соответствующая информация, уведомление и тексты размещаются также в информационной системе общего пользования – на официальном сайте разработчика (Минстрой России) в сети Интернет

© Минстрой России, 2021

Настоящий нормативный документ не может быть полностью или частично воспроизведен, тиражирован и распространен в качестве официального издания на территории Российской Федерации без разрешения Минстроя России

Содержание

1 Область применения.....	
2 Нормативные ссылки.....	
3 Термины и определения.....	
4 Общие положения.....	
5 Основные технические требования.....	
6 Пересечения и примыкания.....	
7 Земляное полотно.....	
8 Дорожные одежды.....	
9 Мосты, трубы и тоннели.....	
10 Технические средства и устройства организации и обеспечения безопасности дорожного движения	
11 Здания и сооружения обслуживания движения	
12 Охрана окружающей среды	
Приложение А Характеристика уровней удобства движения	
Приложение Б Дорожно-климатическое районирование	
Приложение В Классификация типов местности и грунтов	
Приложение Г Типы болот	
Приложение Д Типовые схемы пересечений в разных уровнях (транспортных развязок)...	
Приложение Е Схемы организации участков примыкания транспортных потоков	
Приложение Ж Коэффициенты приведения к расчетному легковому автомобилю	
Библиография.....	

Введение

Настоящий свод правил разработан в целях соблюдения требований Федерального закона от 30 декабря 2009 г. № 384-ФЗ «Технический регламент о безопасности зданий и сооружений» с учетом требований федеральных законов от 27 декабря 2002 г. № 184-ФЗ «О техническом регулировании», от 22 июня 2008 г. № 123-ФЗ «Технический регламент о требованиях пожарной безопасности», от 8 ноября 2007 г. № 257-ФЗ «Об автомобильных дорогах и о дорожной деятельности в Российской Федерации и о внесении изменений в отдельные законодательные акты Российской Федерации» и Технического регламента Таможенного союза ТР ТС 014/2011 «Безопасность автомобильных дорог».

Пересмотр выполнен авторским коллективом: ЗАО «ПРОМТРАНСНИИПРОЕКТ» (руководитель темы – д-р техн. наук *Л.А. Андреева*, *И.П. Потапов*, *И.В. Музыкин*), ФГБОУ «МАДИ» (д-р техн. наук *П.И. Поспелов*, д-р техн. наук *Э.М. Добров*, канд. техн. наук *А.В. Косцов*, канд. техн. наук *А.В. Корочкин*, канд. техн. наук *Ю.В. Кузнецов*, канд. техн. наук *А.П. Шевяков*, канд. техн. наук *В.П. Залуга*, канд. техн. наук *А.С. Холин*, канд. техн. наук *Д.С. Мартяхин*, канд. техн. наук *С.С. Мордвин*, канд. техн. наук *В.В. Рудакова*, *Л.А. Лыгина*, *В.В. Корчененкова*, *А.А. Зуйков*), ФГБОУ «СПбГАСУ» (канд. техн. наук *М.П. Клековкина*, канд. техн. наук *Э.Д. Бондарева*), ГБУ «МОСГОРГЕОТРЕСТ» (канд. техн. наук *Д.М. Немчинов*), ООО «Институт прикладных транспортных исследований» (канд. техн. наук *Д.В. Енин*)

СВОД ПРАВИЛ**АВТОМОБИЛЬНЫЕ ДОРОГИ**

Automobile roads

Дата введения – 2021–08–10

1 Область применения

Настоящий свод правил устанавливает нормы проектирования на вновь строящиеся, реконструируемые и капитально ремонтируемые автомобильные дороги общего пользования, расположенных вне границ населенных пунктов.

Требования настоящего свода правил не распространяются на городские улицы и дороги, улицы и дороги сельских поселений, временные дороги, парковые дороги, дороги промышленных предприятий и автозимники.

2 Нормативные ссылки

В настоящем своде правил использованы нормативные ссылки на следующие документы:

ГОСТ 17.5.3.06–85 Охрана природы. Земли. Требования к определению норм снятия плодородного слоя почвы при производстве земляных работ

ГОСТ 3344–83 Щебень и песок шлаковые для дорожного строительства. Технические условия

ГОСТ 8736–2014 Песок для строительных работ. Технические условия

ГОСТ 22733–2016 Грунты. Метод лабораторного определения максимальной плотности

ГОСТ 23558–94 Смеси щебеночно-гравийно-песчаные и грунты, обработанные неорганическими вяжущими материалами, для дорожного и аэродромного строительства. Технические условия

ГОСТ 25100–2020 Грунты. Классификация

ГОСТ 25584–2016 Грунты. Методы лабораторного определения коэффициента фильтрации

ГОСТ 26633–2015 Бетоны тяжелые и мелкозернистые. Технические условия

СП 34.13330.2021

ГОСТ 27751–2014 Надежность строительных конструкций и оснований. Основные положения

ГОСТ 30491–2012 Смеси органоминеральные и грунты, укрепленные органическими вяжущими, для дорожного и аэродромного строительства. Технические условия

ГОСТ 32703–2014 Дороги автомобильные общего пользования. Щебень и гравий из горных пород. Технические требования

ГОСТ 32730–2014 Дороги автомобильные общего пользования. Песок дробленый. Технические требования

ГОСТ 32824–2014 Дороги автомобильные общего пользования. Песок природный. Технические требования

ГОСТ 32826–2014 Дороги автомобильные общего пользования. Щебень и песок шлаковые. Технические требования

ГОСТ 32846–2014 Дороги автомобильные общего пользования. Элементы обустройства. Классификация

ГОСТ 32965–2014 Дороги автомобильные общего пользования. Методы учета интенсивности движения транспортного потока

ГОСТ 33062–2014 Дороги автомобильные общего пользования. Требования к размещению объектов дорожного и придорожного сервиса

ГОСТ 33063–2014 Дороги автомобильные общего пользования. Классификация типов местности и грунтов

ГОСТ 33100–2014 Дороги автомобильные общего пользования. Правила проектирования автомобильных дорог

ГОСТ 33475–2015 Дороги автомобильные общего пользования. Геометрические элементы. Технические требования

ГОСТ Р 50597–2017 Дороги автомобильные и улицы. Требования к эксплуатационному состоянию, допустимому по условиям обеспечения безопасности дорожного движения. Методы контроля

ГОСТ Р 52289–2019 Технические средства организации дорожного движения. Правила применения дорожных знаков, разметки, светофоров, дорожных ограждений и направляющих устройств

ГОСТ Р 52765–2007 Дороги автомобильные общего пользования. Элементы обустройства. Классификация

ГОСТ Р 52766–2007 Дороги автомобильные общего пользования. Элементы обустройства. Общие требования

ГОСТ Р 55028–2012 Дороги автомобильные общего пользования. Материалы геосинтетические для дорожного строительства. Классификация, термины и определения

ГОСТ Р 55029–2020 Дороги автомобильные общего пользования. Материалы геосинтетические для армирования асфальтобетонных слоев дорожной одежды. Технические требования

ГОСТ Р 56338–2015 Дороги автомобильные общего пользования. Материалы геосинтетические для армирования нижних слоев основания дорожной одежды. Технические требования

ГОСТ Р 56419–2015 Дороги автомобильные общего пользования. Материалы геосинтетические для разделения слоев дорожной одежды из минеральных материалов. Технические требования

ГОСТ Р 58107.1–2018 Освещение автомобильных дорог общего пользования. Нормы и методы расчета

ГОСТ Р 58401.1–2019 Дороги автомобильные общего пользования. Смеси асфальтобетонные дорожные и асфальтобетон. Система объемно-функционального проектирования. Технические требования

ГОСТ Р 58401.2–2019 Дороги автомобильные общего пользования. Смеси асфальтобетонные дорожные и асфальтобетон щебеночно-мастичные. Система объемно-функционального проектирования. Технические требования

ГОСТ Р 58406.1–2020 Дороги автомобильные общего пользования. Смеси щебеночно-мастичные асфальтобетонные и асфальтобетон. Технические условия

ГОСТ Р 58406.2–2020 Дороги автомобильные общего пользования. Смеси горячие асфальтобетонные и асфальтобетон. Технические условия

ГОСТ Р 58653–2019 Дороги автомобильные общего пользования. Пересечения и примыкания. Технические требования

ГОСТ Р 58818–2020 Дороги автомобильные с низкой интенсивностью движения. Проектирование, конструирование и расчет

ГОСТ Р 58947–2020 Дороги автомобильные общего пользования. Экодуки. Требования к размещению и обустройству

СП 14.13330.2018 «СНиП II-7-81* Строительство в сейсмических районах» (с изменением № 1)

СП 35.13330.2011 «СНиП 2.05.03-84* Мосты и трубы» (с изменениями № 1, № 2)

СП 39.13330.2012 «СНиП 2.06.05-84* Плотины из грунтовых материалов» (с изменениями № 1, № 2, № 3)

СП 42.13330.2016 «СНиП 2.07.01-89* Градостроительство. Планировка и застройка городских и сельских поселений» (с изменениями № 1, № 2)

СП 48.13330.2019 «СНиП 12-01-2004 Организация строительства»

СП 34.13330.2021

СП 59.13330.2016 «СНиП 35-01-2001 Доступность зданий и сооружений для маломобильных групп населения»

СП 78.13330.2012 «СНиП 3.06.03-85 Автомобильные дороги» (с изменением № 1)

СП 104.13330.2016 «СНиП 2.06.15-85 Инженерная защита территории от затопления и подтопления»

СП 116.13330.2012 «СНиП 22-02-2003 Инженерная защита территорий, зданий и сооружений от опасных геологических процессов. Основные положения»

СП 122.13330.2012 «СНиП 32-04-97 Тоннели железнодорожные и автодорожные» (с изменением № 1)

СП 131.13330.2018 «СНиП 23-01-99* Строительная климатология»

СП 136.13330.2012 Здания и сооружения. Общие положения проектирования с учетом доступности для маломобильных групп населения (с изменением № 1)

СП 227.1326000.2014 Пересечения железнодорожных линий с линиями транспорта и инженерными сетями

СП 396.1325800.2018 Улицы и дороги населенных пунктов. Правила градостроительного проектирования (с изменением № 1)

Примечание – При пользовании настоящим сводом правил целесообразно проверить действие ссылочных документов в информационной системе общего пользования – на официальном сайте федерального органа исполнительной власти в сфере стандартизации в сети Интернет или по ежегодному информационному указателю «Национальные стандарты», который опубликован по состоянию на 1 января текущего года, и по выпускам ежемесячного информационного указателя «Национальные стандарты» за текущий год. Если заменен ссылочный документ, на который дана недатированная ссылка, то рекомендуется использовать действующую версию этого документа с учетом всех внесенных в данную версию изменений. Если заменен ссылочный документ, на который дана датированная ссылка, то рекомендуется использовать версию этого документа с указанным выше годом утверждения (принятия). Если после утверждения настоящего свода правил в ссылочный документ, на который дана датированная ссылка, внесено изменение, затрагивающее положение, на которое дана ссылка, то это положение рекомендуется применять без учета данного изменения. Если ссылочный документ отменен без замены, то положение, в котором дана ссылка на него, рекомендуется применять в части, не затрагивающей эту ссылку. Сведения о действии сводов правил целесообразно проверить в Федеральном информационном фонде стандартов.

3 Термины и определения

В настоящем своде правил применены термины согласно [1], [2], ГОСТ 32846, ГОСТ 33100, ГОСТ 33475, СП 59.13330, СП 78.13330, ГОСТ Р 52765, ГОСТ Р 55028, ГОСТ Р 58818, а также следующие термины с соответствующими определениями:

3.1 видимость встречного автомобиля при обгоне: Минимальное расстояние видимости до движущегося с расчетной скоростью встречного автомобиля, которое необходимо для безопасной остановки совершающего обгон и движущегося по встречной полосе автомобиля.

3.2 диаметр кольцевого пересечения: Диаметр внешней кромки кольцевой проезжей части.

3.3 зрительное ориентирование: Свойство геометрических закономерностей трассы дороги, конструктивных особенностей элементов ее обустройства и организации придорожной среды, обеспечивающих информирование водителей о тенденции развития трассы и предстоящих условиях движения.

3.4 коллекторно-распределительная дорога: Элемент пересечения в разных уровнях (транспортной развязки), предназначенный для организации зоны переплетения транспортных потоков вне основной проезжей части, устраиваемый на отдельном земляном полотне.

3.5 коллекторно-распределительная проезжая часть: Элемент пересечения в разных уровнях (транспортной развязки), предназначенный для организации зоны переплетения транспортных потоков вне основной проезжей части, отделенный от нее дорожным ограждением.

3.6 кольцевое пересечение: Пересечение в одном уровне с центральным островком, как правило, в форме окружности, и кольцевой проезжей частью, по которой осуществляется движение автомобилей против хода часовой стрелки.

3.7 линейно-кабельные сооружения транспортной многоканальной коммуникации; ЛКС ТМК: Объекты инженерной инфраструктуры на основе микротрубочной многоканальной коммуникации, проложенной в том числе вдоль линейных транспортных объектов в минитраншее для размещения в них кабелей различного назначения.

3.8 объект тяготения: Территории или сооружения, которые обслуживает дорожная сеть.

3.9 переходная кривая: Геометрический элемент переменной кривизны, предназначенный для зрительного ориентирования и информирования водителей о тенденции развития трассы и принятия ими своевременных мер для плавного, безопасного и комфортного изменения режимов движения.

3.10 переходно-скоростная полоса разгона: Переходно-скоростная полоса, в состав которой входит участок для увеличения скорости автомобилей до скорости транспортного потока по основной полосе движения для свободного вхождения в него.

3.11 переходно-скоростная полоса торможения: Переходно-скоростная полоса, в состав которой входит участок для снижения скорости транспортных средств при выезде из основной полосы транспортного потока для последующего въезда на съезд транспортной развязки или другую дорогу.

3.12 правоповоротная полоса кольцевого пересечения: Дополнительная полоса, предназначенная только для движения автомобилей, выполняющих правый поворот; устраивается при высокой интенсивности правоповоротного транспортного потока в пределах кольцевой проезжей части или вне ее.

3.13 примыкание в одном уровне: Пересечение, где к одной дороге присоединяется в одном уровне другая дорога, не имеющая прямого продолжения и прерывающаяся в месте соединения.

3.14 расстояние между пересечениями в разных уровнях (транспортными развязками): Расстояние между точкой конца последнего отгона переходно-скоростной полосы разгона одного пересечения в разных уровнях (транспортной развязки) и началом отгона переходно-скоростной полосы торможения следующего за ней пересечения в разных уровнях (транспортной развязки).

3.15 съезд: Конструктивный элемент дороги, обеспечивающий возможность поворота автомобиля с одной дороги на другую дорогу.

3.16 уклон виража: Односторонний поперечный уклон проезжей части на кривой в плане.

3.17 участок переплетения транспортных потоков: Участок автомобильной дороги или съезда, в пределах которого расположена конфликтная точка переплетения транспортных потоков.

3.18 участок разделения транспортных потоков: Участок автомобильной дороги или съезда, в пределах которого расположена конфликтная точка разделения транспортных потоков.

3.19 участок слияния транспортных потоков: Участок автомобильной дороги или съезда, в пределах которого расположена конфликтная точка слияния транспортных потоков.

3.20 уровень удобства движения: Комплексный показатель экономичности, удобства и безопасности движения, характеризующий состояние транспортного потока.

3.21 ценные сельскохозяйственные угодья: Орошаемые, осушенные и другие мелиорированные земли, занятые многолетними плодовыми насаждениями и виноградниками, а также участки с высоким естественным плодородием почв и другие приравняемые к ним земельные угодья.

3.22 центральный островок кольцевого пересечения: Расположенный в центре элемент кольцевого пересечения, вокруг которого происходит перераспределение движения автомобилей по разным направлениям.

3.23 ширина кольцевой проезжей части: Сумма ширин полос движения, равная расстоянию от центрального островка до внешней кромки кольцевой проезжей части.

Земляное полотно

3.24 грунтовые воды: Подземные воды первого от поверхности земли постоянного водоносного горизонта, расположенного на первом водонепроницаемом слое.

3.25 защита от эрозии поверхности: Предотвращение или ограничение перемещения грунта или других частиц по поверхности защищаемого объекта под воздействием ветра и воды.

3.26 канава боковая придорожная: Канава, проходящая вдоль земляного полотна для сбора и отвода поверхностных вод, с поперечным сечением лоткового, треугольного или трапецеидального профиля.

3.27 канава нагорная: Канава, расположенная с нагорной стороны от дороги для перехвата стекающей по склону воды и с отводом ее от дороги.

3.28 коэффициент уплотнения грунта: Отношение фактической плотности сухого грунта (скелета) в конструкции к максимальной плотности того же сухого грунта, определяемой в лаборатории при испытании методом стандартного уплотнения.

3.29 морозозащитный слой: Дополнительный слой основания дорожной одежды из непучинистых и слабопучинистых материалов с коэффициентом фильтрации не менее 0,5 м/сут, обеспечивающий совместно с другими слоями основания и покрытия защиту конструкции от недопустимых деформаций морозного пучения.

3.30 нестабильные слои насыпи: Слои из мерзлых или талых переувлажненных грунтов, которые в насыпи имеют переменный коэффициент уплотнения, вследствие чего при оттаивании или длительном действии нагрузок могут возникать неоднородные остаточные деформации слоя.

3.31 откос (насыпи, выемки): Боковая наклонная поверхность, ограничивающая искусственное земляное сооружение.

3.32 основание выемки: Массив грунта в условиях естественного залегания ниже границы рабочего слоя.

3.33 основание насыпи: Массив грунта в условиях естественного залегания, располагающийся ниже насыпного слоя.

3.34 поверхностный водоотвод: Устройства, предназначенные для отвода воды с поверхности дороги; дренажные устройства, служащие для отвода воды с поверхности земляного полотна.

3.35 рабочий слой земляного полотна (подстилающий грунт): Верхняя часть земляного полотна в пределах от низа дорожной одежды до уровня, соответствующего 2/3 глубины промерзания конструкции, но не менее 1,5 м, считая от поверхности покрытия.

3.36 стабилизация дискретных материалов: Улучшение механического поведения несвязного каменного материала путем включения геосинтетических материалов, ограничивающих перемещения частиц заполнителя в целях снижения деформации слоя в случае приложения нагрузки.

3.37 **укрепление откосов:** Обеспечение местной устойчивости откосов за счет применения конструкций укрепления различных типов и видов для защиты от погодноклиматических факторов, водной и ветровой эрозии, силовых воздействий поверхностных вод.

3.38 **ширина земляного полотна:** Расстояние между бровками земляного полотна.

Дорожные одежды

3.39 **дополнительные слои основания дорожной одежды:** Слои между несущим основанием и подстилающим грунтом, предусматриваемые для обеспечения требуемой морозоустойчивости и дренирования конструкции.

3.40 **дорожная конструкция:** Конструкция автомобильной дороги (участка автомобильной дороги), включающая основание земляного полотна, земляное полотно, дорожную одежду и водоотводные, удерживающие и укрепительные конструктивные элементы.

3.41 **защитный слой покрытия дорожной одежды:** Слой, устраиваемый на поверхности верхнего слоя покрытия, предназначенный для его защиты от непосредственного воздействия колес автомобильного транспорта и (или) комплекса погодноклиматических факторов и не учитываемый при расчетах на прочность.

3.42 **классификация дорожных одежд:** Разделение дорожных одежд по типам исходя из их капитальности, характеризующей работоспособность дорожной одежды.

3.43 **нормативная осевая нагрузка:** Полная нагрузка от наиболее нагруженной оси условного двухосного автомобиля, к которой приводятся все автомобили с осевыми нагрузками, устанавливаемая нормативными документами для дорожных одежд при заданной капитальности и используемая для определения расчетной нагрузки при расчете дорожной одежды на прочность.

3.44 **максимальный размер зерен минерального заполнителя асфальтобетона:** Размер зерен минерального заполнителя, который на один размер больше номинального максимального размера зерен минерального заполнителя.

3.45 **осевая расчетная нагрузка:** Максимальная нагрузка на наиболее нагруженную ось для двухосных автомобилей или на приведенную ось для многоосных автомобилей, доля которых в составе движения с учетом перспективы изменения к концу межремонтного срока составляет не менее 5 %.

3.46 **слой износа:** Верхний замыкающий слой дорожной одежды, непосредственно воспринимающий воздействие колес автомобильного транспорта и погодноклиматических факторов.

3.47 **твердое покрытие:** Дорожное покрытие в составе дорожных одежд капитального, облегченного и переходного типов.

Безопасность движения

3.48 **уровень безопасности дорожного движения:** Соответствие дорожных условий безопасности дорожного движения.

3.49 **характерный участок дороги:** Участок проектируемой дороги, на протяжении которого основные элементы, параметры и характеристики остаются неизменными.

4 Общие положения

4.1 Проектирование автомобильных дорог должно осуществляться на основе документов территориального планирования: схем территориального планирования муниципальных районов, схем территориального планирования субъектов Российской Федерации, схем территориального планирования Российской Федерации в сфере транспорта.

Проектирование автомобильной дороги следует осуществлять как часть единой дорожной сети, состоящей из системы взаимосвязанных автомобильных дорог и имеющей иерархически построенную структуру в зависимости от транспортной функции, выполняемой

автомобильной дорогой.

4.2 Автомобильные дороги должны обеспечивать безопасное и удобное движение автомобилей (приложение А) и пешеходов, соблюдение принципа зрительного ориентирования водителей и иметь защитные дорожные сооружения и обустройства, а также производственные объекты для ремонта и содержания дорог.

4.3 Надежность конструкций и сооружений автомобильных дорог должна соответствовать требованиям ГОСТ 27751.

4.4 При проектировании автомобильных дорог и дорожной инфраструктуры необходимо предусматривать мероприятия по обеспечению комфортных и безопасных условий для маломобильных групп населения (МГН) по СП 59.13330, СП 136.13330.

4.5 Категорию дороги следует устанавливать в зависимости от функционального класса дороги (таблицы 4.1, 4.2) и расчетной среднесуточной приведенной интенсивности движения (таблица 4.3).

Проектирование дорог с низкой интенсивностью движения (НИД) следует вести в соответствии с требованиями ГОСТ Р 58818.

4.6. При определении расчетной среднесуточной интенсивности по прогнозным данным коэффициенты приведения интенсивности движения различных транспортных средств к легковому автомобилю следует принимать в соответствии с требованиями ГОСТ 32965.

4.7 Расчетную интенсивность движения следует принимать суммарно в обоих направлениях на основе данных экономических изысканий. За расчетную следует принимать среднегодовую суточную интенсивность движения, приведенную к легковому автомобилю за последний год перспективного периода.

В случаях, когда среднемесячная суточная интенсивность наиболее напряженного в году месяца более чем в два раза превышает установленную на основе расчетов среднегодовую суточную, последнюю для назначения категории дороги следует увеличивать в 1,5 раза.

Т а б л и ц а 4.1 – Функциональная классификация автомобильных дорог

Функциональный класс дороги	Транспортная функция	Соединяют
Основные магистральные автомобильные дороги	- Обеспечивают международные и межрегиональные транспортные связи, включают непрерывные маршруты, обеспечивающие передвижения интенсивных транспортных потоков	- Столицу Российской Федерации г. Москву со столицами иностранных государств; - столицу Российской Федерации г. Москву с административными центрами субъектов Российской Федерации; - автомобильные дороги, включенные в перечень международных (в соответствии с международными соглашениями Российской Федерации), между собой или являются их частью; - автомобильные дороги, являющиеся международными транспортными коридорами, входящих в европейскую (Е) и азиатскую (А) дорожную сеть, или являются их частью
Второстепенные магистральные автомобильные дороги	- Обеспечивают основные межрегиональные транспортные связи; - обеспечивают подъезд от магистральных автомобильных дорог или городов (административных центров субъектов Российской Федерации) к транспортным узлам, имеющим межгосударственное и федеральное значение	- Административные центры субъектов Российской Федерации, крупные и крупнейшие города между собой; - магистральные автомобильные дороги с транспортными узлами (морские порты, речные порты, аэропорты, железнодорожные станции и другие транспортные объекты), имеющими международное и федеральное значение
Основные распределительные автомобильные дороги	- Обеспечивают перераспределение транспортных потоков между магистральными автомобильными дорогами и автомобильными дорогами местного значения; - обеспечивают транспортную связь сети магистральных автомобильных дорог с крупными и крупнейшими городами; - обеспечивают транспортную связь крупнейших городов Российской Федерации с обслуживающими их транспортными узлами; - обеспечивают транспортную связь магистральных автомобильных дорог с объектами тяготения федерального значения	- Магистральные автомобильные дороги между собой; - магистральные автомобильные дороги с крупными и крупнейшими городами; - крупнейшие города Российской Федерации с обслуживающими их транспортными узлами (морскими и речными портами, аэропортами, железнодорожными станциями и другими транспортными объектами); - магистральные автомобильные дороги с объектами тяготения (в том числе специального назначения) федерального значения

Функциональный класс дороги	Транспортная функция	Соединяют
<p>Распределительные дороги автомобильные регионального значения, (распределительные автомобильные дороги*)</p>	<p>- Обеспечивают перераспределение транспортных потоков между магистральными автомобильными дорогами и автомобильными дорогами местного значения;</p> <p>- обеспечивают связь магистральных и распределительных автомобильных дорог с административными центрами субъектов Российской Федерации, с административными центрами муниципальных районов, городских округов;</p> <p>- обеспечивают транспортную связь административных центров субъектов Российской Федерации с административными центрами муниципальных районов, городских округов;</p> <p>- обеспечивают транспортную связь административных центров субъектов Российской Федерации, муниципальных районов, городских округов с транспортными узлами регионального и межмуниципального значения;</p> <p>- обеспечивают подъезд к объектам тяготения регионального и межмуниципального значения</p>	<p>- Магистральные автомобильные дороги с распределительными автомобильными дорогами;</p> <p>- магистральные автомобильные дороги с местными автомобильными дорогами;</p> <p>- распределительные автомобильные дороги с местными автомобильными дорогами;</p> <p>- магистральные и распределительные автомобильные дороги с административными центрами субъектов Российской Федерации, с административными центрами муниципальных районов, городских округов;</p> <p>- административные центры субъектов Российской Федерации с административными центрами муниципальных районов, городских округов;</p> <p>- административные центры субъектов Российской Федерации, муниципальных районов, городских округов с транспортными узлами (аэропортами, морскими, речными портами и другими транспортными объектами) регионального и межмуниципального значения;</p> <p>- дорожная сеть общего пользования с объектами тяготения (в том числе специального назначения) регионального и межмуниципального значения</p>
<p>Местные автомобильные дороги</p>	<p>Обеспечивают прочие транспортные связи</p>	<p>—</p>
<p>* Для автомобильных дорог с НИД.</p>		

Т а б л и ц а 4.2 – Соответствие функционального класса автомобильных дорог классам и категориям автомобильных дорог, допустимые уровни удобства движения автомобильных дорог

Функциональный класс	Класс автомобильной дороги	Категория автомобильной дороги
Основные магистральные автомобильные дороги	Автомагистраль	IA
	Обычная дорога	II, III
Второстепенные магистральные автомобильные дороги	Скоростная дорога	IB
	Обычная дорога	IV*, II, III
Основные распределительные автомобильные дороги	Скоростная дорога	IB
	Обычная дорога	IV*, II, III
Распределительные автомобильные дороги регионального значения (распределительные автомобильные дороги)	Обычная дорога	II, III, IV, IVA-р, IVБ-р
Местные автомобильные дороги, подъезды**	Обычная дорога	III, IV, IVA-п, IVБ-п, VA, VB
<p>* Категорию IB на второстепенных магистральных и основных распределительных автомобильных дорогах допускается назначать на трудных участках горной местности, при капитальном ремонте и реконструкции. ** Для автомобильных дорог с НИД в соответствии с ГОСТ Р 58818.</p>		

Т а б л и ц а 4.3 – Соответствие расчетной среднесуточной интенсивности движения категории автомобильной дороги

Категория автомобильной дороги	Расчетная среднесуточная интенсивность движения, приведенных ед./сут
IA, IB, IV	14001 и более
II	6001–14000*
III	2001–6000
IV	401**–2000
IVA-р, IVБ-р, IVA-п, IVБ-п, VA, VB	В соответствии с ГОСТ Р 58818
<p>П р и м е ч а н и я * При организации движения по четырем полосам движения на автомобильных дорогах категории II расчетную среднесуточную интенсивность движения следует принимать в соответствии с данными, указанными в таблице 5.11. ** Физ. ед./сут. в соответствии с ГОСТ Р 58818.</p>	

Коэффициенты приведения, указанные в ГОСТ 32965, допускается использовать для приведения интенсивности движения различных транспортных средств к легковому автомобилю транспортных потоков, двигающихся без остановки. Для регулируемых, нерегулируемых и кольцевых пересечений в одном уровне следует использовать коэффициенты приведения, приведенные в приложении Ж.

4.8 Перспективный период при назначении категорий дорог (элементов плана, продольного и поперечного профилей) принимают равным 20 годам от планируемого года завершения строительства автомобильной дороги (или самостоятельного участка дороги).

4.9 Автомобильные дороги общего пользования предназначены для пропуска автомобилей: по длине одиночных автомобилей – до 12 м и автопоездов – до 20 м, по ширине – до 2,55 м, по высоте – до 4 м для дорог категорий I–IV.

4.10 При проектировании уширений проезжей части, пересечений и примыканий автомобильных дорог размеры расчетных автомобилей следует принимать согласно таблице 4.4.

Т а б л и ц а 4.4 – Основные геометрические характеристики расчетных автомобилей

Тип расчетного автомобиля	Обозначение по [5]	Размеры, м			
		Длина	Ширина	База/расстояния между осями	Передний свес
Легковой автомобиль (Л)	M ₁	4,90	1,90	2,90	0,90
Грузовой автомобиль (Г)	N ₃	12,0	2,60	5,70/1,40	1,50
Автобус (А)	M ₃	12,0	2,55	6,20	2,75
Сочлененный автобус (Ас)	M ₃	18,4	2,55	5,96/6,05	2,68
Автопоезд (А20)	N ₃ + O ₄	19,8	2,60	5,70/1,40 – 6,20/4,30	1,50

4.11 Принятые решения должны быть обоснованы разработкой вариантов со сравнением технико-экономических показателей: стоимость строительства; затраты на ремонт и содержание дорог; потери, связанные с воздействием на окружающую среду при строительстве и эксплуатации; задержки и потери времени при передвижении; экономические потери от задержек при передвижении; безопасность движения, изменение производственных условий обслуживаемых дорогами хозяйств и прилегающих к дорогам территорий.

При соответствующем технико-экономическом обосновании допускается устройство конструктивных слоев дорожных одежд и земляного полотна с применением вторичных ресурсов.

4.12 Вновь строящиеся автомобильные дороги проектируют в обход населенных пунктов.

4.13 Число полос движения дорог с многополосной проезжей частью, мероприятия по охране окружающей среды, выбор решений по пересечениям и примыканиям дорог, конструкции дорожных одежд, элементы обустройства, состав зданий и сооружений дорожной службы в целях снижения единовременных затрат принимают с учетом стадийности их строительства по мере роста интенсивности движения при соответствующем технико-экономическом обосновании.

Для автомобильных дорог категории I (далее при указании в тексте настоящего свода правил категории I следует принимать нормативы и положения для проектирования дорог категорий IA, IB, IB) допускается предусматривать раздельное трассирование проезжих частей

встречных направлений с учетом стадийного увеличения числа полос движения и сохранения крупных самостоятельных форм ландшафта и особо охраняемых природных территорий.

4.14 При проектировании автомобильных дорог необходимо предусматривать мероприятия по охране окружающей среды, обеспечивающие минимальное нарушение сложившихся геологических, гидрогеологических и других естественных условий.

Требования по обеспечению безопасности движения транспорта, зданий и сооружений дорожной и автотранспортных служб выполняются с учетом наличия охранных зон, зон с особыми условиями использования территорий, зон транспортной безопасности.

Предусматривают проектные решения и мероприятия по снижению влияния вредных факторов воздействия движения автотранспортных средств (загрязнение атмосферного воздуха, шум, вибрация) на население и окружающую среду.

5 Основные технические требования

Расчетные скорости

5.1 Расчетные скорости движения для определения параметров плана, продольного и поперечного профилей и других параметров, зависящих от расчетной скорости движения, принимают по таблице 5.1

Т а б л и ц а 5.1 – Расчетные скорости движения

Категория дороги	Расчетные скорости, км/ч		
	Основные	Допускаемые на трудных участках	
		пересеченной местности	горной местности
IA	150	120	80
IB	120	100	60
IV	100	100	60
II	120	100	60
III	100	80	50
IV	80	60	40

П р и м е ч а н и я

1 При разработке проектов реконструкции и капитального ремонта автомобильных дорог по нормам категорий IB, IV и II допускается сохранять элементы плана, продольного и поперечного профилей (кроме числа полос движения) на отдельных участках существующих дорог, если они соответствуют расчетной скорости, установленной для дорог категории III, а по нормам категорий III, IV – на категорию ниже соответственно.

2 При наличии вдоль трассы автомобильных дорог капитальных дорогостоящих сооружений и лесных массивов, а также в случаях пересечения дорогами земель, занятых ценными сельскохозяйственными угодьями, допускается принимать расчетные скорости, установленные для трудных участков пересеченной местности.

5.2 Расчетные скорости на смежных участках автомобильных дорог не должны отличаться более чем на 20 %.

План и продольный профиль

5.3 В качестве элементов проектируемой трассы, определяющих план и продольный профиль следует принимать прямые и кривые постоянной и переменной кривизны. Переломы проектной линии в продольном профиле следует сопрягать кривыми.

В целях обеспечения постоянства скорости и безопасности движения, а также учитывая возможности последующей реконструкции дороги за пределами перспективного периода, в качестве основных параметров элементов плана и продольного профиля автомобильной дороги следует принимать:

- а) расстояние видимости поверхности дороги – не менее 450 м;
- б) расстояние видимости встречного автомобиля на обычных дорогах – не менее 750 м;
- в) радиус кривой в плане – не менее 3000 м;
- г) радиус кривой в продольном профиле:
 - 1) на выпуклых переломах продольного профиля – не менее 70 000 м,
 - 2) на вогнутых переломах продольного профиля – не менее 8 000 м;
- д) длину криволинейного участка в продольном профиле:
 - 1) выпуклого – не менее 300 м,
 - 2) вогнутого – не менее 100 м;
- е) продольный уклон – не более 30 ‰.

Трассу прокладывают из условия плавного сопряжения элементов плана трассы и проектной линии продольного профиля с учетом расчетной скорости движения.

При этом следует обеспечить для кривых в плане:

- скорость нарастания центростремительного ускорения – не более 0,5 м/с³;
- коэффициент поперечной силы – в соответствии с таблицей 5.2;

П р и м е ч а н и е – На криволинейных участках плана трассы с нелинейным изменением кривизны следует проверять расчетом максимальную скорость нарастания центростремительного ускорения. При проектировании плана и профиля следует учитывать возможность реконструкции трассы и не принимать минимально допустимые параметры трассы.

Т а б л и ц а 5.2 – Коэффициенты поперечной силы

Расчетная скорость, км/ч	150	120	100	80	60	50	40	30
Коэффициент поперечной силы μ	0,08	0,09	0,12	0,14	0,17	0,19	0,23	0,28

5.4 В случаях, когда выполнение требований 5.3 признается нецелесообразным, допускается снижение требований к нормам проектирования отдельных геометрических элементов плана и продольного профиля автомобильной дороги исходя из расчетной скорости движения.

5.5 Предельно допустимые нормы следует принимать по таблице 5.3 исходя из расчетных скоростей движения по категориям дорог, приведенных в таблице 5.1. Для дорог с НИД параметры геометрических элементов плана и продольного профиля следует назначать в соответствии с требованиями ГОСТ Р 58818.

Т а б л и ц а 5.3 – Допустимые параметры геометрических элементов плана и продольного профиля автомобильных дорог

Расчетная скорость, км/ч	Наибольшие продольные уклоны, ‰	Наименьшие радиусы кривых, м				
		В плане		В продольном профиле		
		Основные	В горной местности	выпуклых	вогнутых	
					Основные	В горной местности
150	30	1200	1000	30000	8000	4000
120	40	800	600	15000	5000	2500
100	50	600	400	10000	3000	1500
80	60	300	250	5000	2000	1000
60	70	150	125	2500	1500	600
50	80	100	100	1500	1200	400

40	90	60	60	1000	1000	300
30	100	30	30	600	600	200

Пр и м е ч а н и е – В условиях реконструкции и капитального ремонта автомобильных дорог, на съездах пересечений и примыканий автомобильных дорог, на трудных участках пересеченной и горной местности, при устройстве дорог в застроенных районах, на ценных сельскохозяйственных угодьях и других приравненных к ним территориях наименьший радиус кривых в плане допускается обосновывать расчетом по 5.6.

При сооружении автомобильных дорог на трудных участках горной и пересеченной местности (за исключением мест с абсолютными отметками более 3000 м над уровнем моря) для участков протяженностью до 500 м допускается увеличение значений наибольших продольных уклонов, приведенных в таблице 5.3, но не более чем на 20 %.

На дорогах категории I с отдельными проезжими частями на трудных участках горной и пересеченной местности продольные уклоны на спуск допускается увеличивать против норм, установленных таблицей 5.3, но не более чем на 20 %.

5.6 Наименьшие радиусы кривых в плане допускается обосновывать расчетом по формуле

$$R = \frac{v^2}{127(\mu \pm i_{п.п})}, \quad (5.1)$$

где v – расчетная скорость, км/ч;

μ – коэффициент поперечной силы, определяемый по таблице 5.2;

$i_{п.п}$ – поперечный уклон проезжей части в долях единицы, принимается для выража со знаком «плюс», для двускатного поперечного профиля – со знаком «минус».

5.7 При назначении параметров элементов плана, продольного и поперечных профилей дорог по нормам, допускаемым 5.5, следует проводить оценку проектных решений по показателям скорости, безопасности движения и пропускной способности.

5.8 При сопряжении кривых в плане, радиусы которых отличаются более чем в 1,3 раза, а также в местах сопряжения кривых радиусом менее 2000 м на дорогах категорий II–IV, а для дорог категории I – радиусом менее 3000 м с прямыми в плане предусматривают их плавное сопряжение кривыми с переменной кривизной – переходными кривыми.

5.9 При сопряжении круговой кривой и прямой с помощью переходной кривой наименьшую длину переходной кривой следует определять по таблице 5.4.

Т а б л и ц а 5.4 – Наименьшие значения длин переходных кривых

При расчетной скорости, км/час	Длина переходной кривой, м, для радиуса кривой в плане R, м											
	30–60	60–100	100–150	150–200	200–250	250–300	301–400	401–500	501–800	801–1200	1201–2000	Более 2000
Менее 120	30	40	50	60	70	80	90	100	100	100	100	–
120 и более	–	–	–	–	–	–	–	–	–	120	0,1R	200

В сложных условиях (трудные участки пересеченной и горной местности, застроенные территории, ценные сельскохозяйственные угодья, условия капитального ремонта и реконструкции) наименьшую длину переходной кривой, м, допускается определять по формуле

$$L = \frac{V^3}{47 \cdot I \cdot R} \quad (5.2)$$

где V – расчетная скорость движения, км/ч;

R – радиус кривой в плане, сопрягаемый переходной кривой, м;

I – скорость нарастания центробежного ускорения, м/с³, принимаемая равной:
 0,3 – для радиусов кривых 300 м и более;
 0,4 – то же менее 300 м.

При капитальном ремонте и реконструкции дорог, а также в горных условиях допускается увеличение этих значений до:

0,5 – для радиусов кривых 300 м и более;
 0,7 – то же св. 150 до 300 м;
 0,9 – » до 150 м включительно.

При сопряжении круговых кривых, направленных в одну сторону с помощью переходной кривой, наименьшую длину участка переходной кривой, м, следует определять по формуле

$$L = \frac{V^3}{47 \cdot I} \left(\left| \frac{1}{R_1} - \frac{1}{R_2} \right| \right), \quad (5.3)$$

где R_1, R_2 – радиусы кривых в плане, сопрягаемых переходной кривой, м.

Скорость нарастания центробежного ускорения следует принимать по нормам меньшего радиуса сопрягаемых круговых кривых.

Допускается не устраивать переходные кривые в условиях реконструкции, капитального ремонта автомобильных дорог.

5.10 Наибольшие продольные уклоны на участках кривых в плане радиусом 50 м и менее следует уменьшать согласно таблице 5.5.

Т а б л и ц а 5.5 – Уменьшение величины наибольших продольных уклонов на кривых малых радиусов

Радиус кривой в плане, м	50	45	40	35	30
Уменьшение наибольших продольных уклонов по сравнению с указанными в таблице 5.3, ‰, не менее	10	15	20	25	30

5.11 Максимальная длина участка с уклонами более 60 ‰ не должна превышать значений, приведенных в таблице 5.6.

Т а б л и ц а 5.6 – Допустимая длина участков с затяжными продольными уклонами

Продольный уклон, ‰	Максимальная длина участка, м, при высоте над уровнем моря, м			
	1000	2000	3000	4000
60	2500	2200	1800	1500
70	2200	1900	1600	1300
80	2000	1600	1500	1100
90	1500	1200	1000	–

При продольных уклонах более 90 ‰ предельную длину участка с затяжным уклоном следует определять по результатам расчетов в зависимости от динамических характеристик транспортных средств, материала покрытия дорожной одежды и высоты расположения участка дороги над уровнем моря.

5.12 На дорогах, расположенных в горной местности с уклонами более 60 ‰ необходимо проектировать участки с уменьшенными на 20 ‰ продольными уклонами или площадки для остановки автомобилей с расстояниями (длинами) между ними не более указанных в таблице 5.6.

Вместимость площадок для остановки автомобилей должна назначаться не менее трех грузовых автомобилей, а выбор места их расположения определяют из условий безопасности стоянки, исключая возможность появления осыпей и камнепадов.

На затяжных спусках с уклонами более 50 % необходимо предусматривать противоаварийные съезды, которые устраивают перед кривыми в плане радиусом менее 600 м, расположенными в конце спуска, а также на прямых участках спуска через каждые 0,8–1,0 км.

5.13 В случаях необходимости резкого изменения направления плана трассы дорог категорий II–IV в горных условиях допускается устройство серпантин с параметрами, принимаемыми по таблице 5.7.

Т а б л и ц а 5.7 – Параметры геометрических элементов серпантин

Параметры элементов серпантин	Параметры серпантин при расчетной скорости движения, км/ч		
	30	20	15
Наименьший радиус кривых в плане, м	30	20	15
Поперечный уклон проезжей части на вираже, ‰	60	60	60
Наименьшая длина переходной кривой, м	30	25	20
Уширение проезжей части с двумя полосами движения, м	2,2	3,0	3,5
Наибольший продольный уклон в пределах серпантин, ‰	30	35	40

Серпантин радиусом менее 30 м проектируют только на дорогах категорий IV и при запрещении движения автопоездов длиной свыше 11 м.

5.14 Расстояние между концом сопрягаемой кривой одной серпантин и началом сопрягающей кривой другой следует принимать возможно большим, но не менее 400 м для дорог категорий II и III, 300 м – для дорог категории IV.

5.15 Проезжую часть на серпантине необходимо уширять на 0,5 м за счет внешней обочины, а остальную часть уширения предусматривают за счет внутренней обочины и дополнительного уширения земляного полотна.

Условия видимости

5.16 Расстояние видимости препятствия на покрытии проезжей части на всем протяжении дороги должно быть не менее остановочного пути при торможении автомобиля.

5.17 Наименьшее расстояние видимости для остановки должно обеспечивать видимость препятствий, имеющих высоту 0,2 м и более, находящихся на середине полосы движения, с высоты глаз водителя автомобиля, равной 1,0 м от поверхности проезжей части.

Наименьшие расстояния видимости следует назначать по таблице 5.8.

Т а б л и ц а 5.8 – Наименьшие расстояния видимости

Расчетная скорость движения, км/ч	Наименьшие расстояния видимости, м	
	для остановки	встречного автомобиля
150	300	–
120	250	450
100	200	350
80	150	250
60	85	170
50	75	130
40	55	110
30	45	90

В условиях реконструкции и капитального ремонта автомобильных дорог, на съездах пересечений и примыканий автомобильных дорог, на трудных участках пересеченной и

горной местности, при устройстве дорог в застроенных районах, на ценных сельскохозяйственных угодьях и других приравненных к ним территориях наименьшее расстояние видимости для остановки автомобиля допускается определять индивидуально по формуле

$$S_{\text{ост}} = \frac{V_{\text{расч}} \cdot t_{\text{р}}}{3,6} + \frac{V_{\text{расч}}^2 K_{\text{эксп}}}{254(\varphi \pm i)}, \quad (5.4)$$

где $S_{\text{ост}}$ – расчетное расстояние видимости покрытия проезжей части для остановки;

$V_{\text{расч}}$ – расчетная скорость движения в начале торможения, км/ч;

$t_{\text{р}}$ – время реакции водителя, принимаемое в зависимости от категории дороги:

- автомагистрали, скоростные дороги – 2,5 с;

- обычные дороги – 2,0 с.

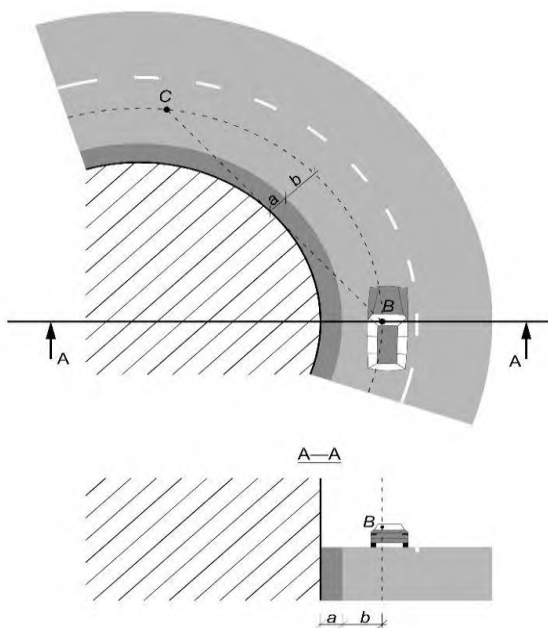
$K_{\text{эксп}}$ – коэффициент эксплуатационного состояния тормозной системы автомобиля, $K_{\text{эксп}} = 1,1$;

φ – расчетный коэффициент продольного сцепления, ед.;

i – продольный уклон автомобильной дороги, доли ед.

Расчетный коэффициент продольного сцепления следует принимать в соответствии с 8.11.

5.18 На кривых в плане должна быть обеспечена видимость, достаточная для безопасной остановки автомобиля на многополосной проезжей части в крайней, внутренней по отношению к повороту оси трассы, полосе движения (при повороте налево – крайней левой полосе, при повороте направо – крайней правой полосе). Минимальное расстояние, достаточное для обеспечения видимости препятствия в точке C (рисунок 5.1), следует определять в соответствии с формулой (5.4).



a – расстояние между кромкой полосы движения и препятствием (шумозащитный экран, барьерное ограждение, откос выемки и др.); B – положение глаз водителя; b – расстояние от положения глаз водителя до кромки полосы движения ($b = 1,8$ м); C – положение препятствия на проезжей части

Рисунок 5.1 – Схема к определению расстояния боковой видимости на многополосной проезжей части

5.19 Расположение барьерных ограждений, шумозащитных экранов и других препятствий должно обеспечивать расстояние видимости препятствия в точке C (рисунок 5.1), имеющего высоту 1,0 м и более, находящегося на середине полосы движения, являющейся внутренней относительно радиуса кривой в плане, с высоты глаз водителя автомобиля, равной 1,0 м от поверхности проезжей части.

5.20 Оценку видимости на кривых в плане следует выполнять для каждого из двух направлений движения. При этом наименьшее расстояние видимости допускается назначать по формуле (5.4).

5.21 В случае если не представляется возможным обеспечить минимальное расстояние видимости с внутренней полосы проезжей части на кривой в плане малого радиуса и нет возможности проложения трассы с большим радиусом, минимальное расстояние видимости может быть обеспечено увеличением ширины разделительной полосы за счет увеличения ширины полосы безопасности (расстояние a , см. рисунок 5.1), в том числе путем отдельного размещения проезжих частей. На трудных участках пересеченной и горной местности, а также в условиях капитального ремонта и реконструкции, на участках кривых в плане с необеспеченной видимостью допускается снижение расчетной скорости движения, но не более чем на 20 %.

5.22 В пересеченной местности для осуществления обгонов необходимо не реже чем через 3–4 км устраивать на прямых и кривых больших радиусов (см. 5.3) специальные обгонные участки для реализации обгонов с обеспеченным расстоянием видимости, как для равнинных участков.

5.23 На участках автомобильных дорог, где возможно попадание на дорогу с придорожной полосы людей и животных, следует обеспечить боковую видимость прилегающей к дороге полосы на расстоянии 25 м от кромки проезжей части для дорог категорий I–III и 15 м для дорог категории IV.

Поперечный профиль

5.24 Основные параметры поперечного профиля проезжей части и обочин автомобильных дорог принимают в зависимости от их категории по таблицам 5.9 и 5.10.

Т а б л и ц а 5.9 – Параметры основных элементов проезжей части и земляного полотна автомобильных дорог

Элемент поперечного профиля		Категория автомобильной дороги					
		IA	IB	IV	II	III	IV
Число полос движения		4 и более			2, 4	2	2
Ширина полосы движения, м		3,5–3,75*				3,5	3,0
Ширина обочины, м		3,75	3,5	3,5	2,5	2,0	
Ширина остановочной полосы, м		2,5			–		
Минимальная ширина укрепленной части обочины (не считая укрепление засеvom трав, одерновкой), м	всего	–			2,0	1,5	1
	в том числе краевой полосы у обочины	–			0,5		

* Для двухполосных дорог категории II и четырехполосных дорог категории I ширину всех полос движения следует принимать 3,75 м, для дорог категории I с числом полос движения шесть и более ширину первой и второй полосы (от обочины) следует принимать 3,75 м, остальных полос – 3,5 м. Для дорог категории IA с расчетной скоростью 150 км/ч ширину всех полос движения следует принимать 3,75 м, для дорог категории II с четырьмя полосами движения ширину всех полос движения следует принимать 3,5 м.

П р и м е ч а н и е – Ширину обочин дорог в горной местности, на участках, проходящих по ценным сельскохозяйственным угодьям, в местах с переходно-скоростными полосами и с дополнительными полосами на подъем допускается уменьшать до 1,5 м – для дорог категорий IA, IB, IV и II и до 1 м – для дорог остальных категорий.

Т а б л и ц а 5.10 – Параметры элементов разделительной полосы автомобильных дорог

Элемент разделительной полосы	Ширина, м
Наименьшая ширина центральной разделительной полосы с дорожными ограждениями	$1,0 + S^* + 1,0$
Наименьшая ширина краевой полосы	0,75

* S – ширина ограждения, располагаемого в середине разделительной полосы, м.

П р и м е ч а н и я

1 Сопряжение проезжих частей противоположных направлений на дорогах категории I и дорогах категории II с четырьмя полосами движения устраивают с центральной разделительной полосой. Центральные разделительные полосы на дорогах категории I и дорогах категории II с четырьмя полосами движения следует проектировать с дорожными ограждениями.

2 При капитальном ремонте автомобильных дорог категории II с четырьмя полосами движения, для разделения транспортных потоков встречных направлений допускается установка тросовых ограждений или ограждений с отделяющейся балкой без консоли по ГОСТ Р 52289. Ширину разделительной полосы при этом допускается уменьшать до ширины, м, равной: $0,5 + S + 0,5$.

5.25 Количество полос движения на дорогах категорий I и II устанавливают в зависимости от интенсивности движения и рельефа местности по таблице 5.11.

Т а б л и ц а 5.11 – Число полос движения на дорогах категорий I и II

Рельеф местности	Интенсивность движения, приведенных ед./сут	Число полос движения
Равнинный, пересеченный, горный	10 001–40 000	4
	40 001–80 000	6
	Св. 80 000	8
Трудные участки пересеченной и горной местности	10 001–34 000	4
	34 001–70 000	6
	Св. 70 000	8

5.26 Дополнительной полосой, предназначенной для опережения, следует считать левую полосу движения. Длина полос опережения (не включая участки отгона) должна составлять от 1000 до 2000 м. Места смены числа полос рекомендуется располагать на прямолинейных участках или на участках кривых в плане радиусом более 2000 м. Длину участков отгона следует принимать по нормам проектирования переходно-скоростных полос.

Расположение мест смены числа полос движения на участках с затрудненным отводом воды и подверженных обледенению (на мостах и путепроводах) не допускается. В пересеченной или горной местности полосы опережения должны находиться, по возможности, в направлении подъема и соответствовать требованиям устройства дополнительных полос проезжей части на подъем.

5.27 Полосу опережения (дополнительную полосу проезжей части на подъем) следует предусматривать на участках дорог категорий II и III, расположенных на подъемах:

- при продольном уклоне от 30 до 40 % и протяженности подъема свыше 1 км;
- при продольном уклоне, равном или превышающем 40 % и протяженности подъема свыше 0,5 км.

5.28 Полосу опережения (дополнительную полосу проезжей части на подъем) следует начинать за 50 м до начала подъема и завершать за пределами подъема на расстояниях не менее приведенных в таблице 5.12.

Т а б л и ц а 5.12 – Требования к протяженности полос опережения за пределами подъема

Интенсивность движения в сторону подъема, прив. ед./сут	Менее 4000	От 4000 до 5000	От 5000 до 8000	8000 и более
Протяженность полосы опережения (дополнительной полосы проезжей части на подъем) за пределами подъема, м	50	100	150	200

5.29 Ширину полосы опережения (дополнительной полосы проезжей части на подъем) принимают равной 3,5 м на всем протяжении подъема.

5.30 Ширина насыпей автомобильных дорог поверху на участке примыкания к мостам и путепроводам должна соответствовать требованиям СП 35.13330.

5.31 Ширину разделительной полосы на участках дорог, где в перспективе может потребоваться увеличение числа полос движения, увеличивают на 7,0 м по сравнению с показателями таблицы 5.10 и принимают не менее 13,0 м.

Поверхности разделительных полос в зависимости от их ширины, применяемых грунтов, вида укрепления и природно-климатических условий придают уклон к середине разделительной полосы или в сторону проезжей части. При уклоне поверхности разделительной полосы к середине предусматривают устройство специальных лотков и коллекторов для отвода воды.

5.32 Разделительные полосы предусматривают с разрывами не более чем через 5 км для организации пропуска движения автотранспортных средств и для проезда специальных машин в периоды ремонта дорог. Длину разрыва предусматривают равной 30 м.

5.33 Проезжую часть предусматривают с двускатным поперечным профилем на прямолинейных участках дорог всех категорий и на кривых в плане радиусом 3000 м и более для дорог категории I и радиусом 2000 м и более – для дорог других категорий.

На кривых в плане меньших радиусов предусматривают устройство проезжей части с одностатным поперечным профилем (виражей).

5.34 Поперечные уклоны проезжей части (кроме участков кривых в плане, на которых предусматривается устройство виражей) принимают в зависимости от климатических условий по таблице 5.13.

Т а б л и ц а 5.13 – Поперечные уклоны проезжей части

Категория дороги	Поперечный профиль проезжей части	Полоса движения	Поперечный уклон в различных дорожно-климатических зонах, ‰			
			I	II и III	IV	V
I	Односкатный на каждом направлении движения	Первая и вторая от разделительной полосы	15	20	20	15
		Третья и последующие от разделительной полосы	20	25	25	20
	Двускатный на каждом направлении движения	Первая и вторая от оси проезжей части	15	20	20	15
		Третья и последующие от оси проезжей части	20	25	25	20
II–IV	Двускатный	Каждая	15	20	20	15

На гравийных и щебеночных покрытиях поперечный уклон принимают 25–30 ‰, а на покрытиях из грунтов, укрепленных местными материалами, и на мостовых из колотого и булыжного камня – 25–35 ‰.

5.35 Для недопущения застоя воды минимальный уклон проезжей части в любой точке участка отгона виража должен составлять не менее 4 ‰.

5.36 Поперечные уклоны обочин при двускатном поперечном профиле следует принимать на 10–30 ‰ больше поперечных уклонов проезжей части. В зависимости от климатических условий и типа укрепления обочин предусматривают следующие значения поперечных уклонов:

30–40 ‰ – при укреплении с применением вяжущих;

40–60 ‰ – при укреплении гравием, щебнем, шлаком или замощении каменными материалами и бетонными плитами;

50–60 ‰ – при укреплении дернованием или засевом трав.

Для районов с небольшой продолжительностью снегового покрова и отсутствием гололеда для обочин, укрепленных дернованием, может быть установлен поперечный уклон 50–80 ‰.

П р и м е ч а н и е – При устройстве земляного полотна из крупно- и среднезернистых песков, а также из тяжелых суглинистых грунтов и глин уклон обочин, укрепленных засевом трав, допускается принимать равным 40 ‰.

5.37 Уклоны виража на всем участке круговой кривой назначают по таблице 5.14.

Т а б л и ц а 5.14 – Поперечные уклоны проезжей части на виражах

Радиусы кривых в плане, м	Поперечный уклон проезжей части на виражах, ‰	
	Основной	Допускаемый в районах с гололедом не более 3 дней в году и продолжительностью снегового покрова не более 30 дней в году
От 2999 до 1000 на дорогах категории I и от 1999 до 1000 на дорогах других категорий		20–30
От 999 до 700		30–40
От 699 до 650	40	40–50
От 649 до 600		40–60

менее 600		40–60*
* В равнинных районах дорожно-климатической зоны V наибольший поперечный уклон проезжей части на виражах допускается увеличивать до 80 %.		

Если расстояние между двумя смежными круговыми кривыми, обращенными радиусами в одну сторону меньше суммы длин отгонов виражей для этих кривых, то между ними предусматривают также непрерывно односкатный профиль с уклоном этих виражей.

5.38 Переход от двускатного профиля дороги к односкатному следует осуществлять на переходной кривой или на предшествующем виражу прямолинейном и криволинейном участках трассы, радиусы которых больше значений, приведенных в 5.33. Длину участка отгона виража определяют из условия обеспечения минимального 3 ‰ и максимального дополнительного уклона (таблица 5.15) наружной кромки проезжей части по отношению к проектному продольному уклону.

При этом минимальный уклон односкатного профиля должен быть не менее 20 ‰, а дополнительный продольный уклон наружной кромки проезжей части по отношению к проектному продольному уклону не должен превышать соответствующие значения, принимаемые для участков отгона виража.

Т а б л и ц а 5.15 – Наибольшие значения максимального дополнительного продольного уклона наружной кромки проезжей части

Категория дороги	Тип местности	Максимальный дополнительный продольный уклон, ‰
I и II	Любой	5
III–IV	В равнинной местности	10
III–IV	В горной местности	20

5.39 При радиусах кривых в плане 1000 м и менее предусматривают уширение проезжей части, как правило, с внутренней стороны за счет обочин. Ширина обочин должна быть не менее 1,5 м для дорог категорий I и II и не менее 1 м – для дорог остальных категорий.

Значение уширения на кривых в плане следует принимать по таблице 5.16.

Т а б л и ц а 5.16 – Уширение проезжей части автомобильных дорог

Радиусы кривых в плане, м	Значение уширения, м	
	на каждую полосу движения	всего для двухполосной проезжей части
615–650	0,2	0,4
375–614	0,25	0,5
275–374	0,3	0,6
185–274	0,4	0,8
120–184	0,45	0,9
90–119	0,55	1,1
75–89	0,6	1,2
65–74	0,65	1,3
55–64	0,7	1,4
45–54	0,75	1,5
35–44	0,9	1,8
30–34	1,1	2,2
Менее 30	По расчету	

Уширения на кривых в плане при радиусе менее 30 м следует определять по формуле

$$\Delta = \frac{L^2}{2R}; \quad (5.5)$$

где L – расстояние от переднего бампера до задней оси расчетного транспортного средства, м (таблица 4.4);

R – радиус кривой в плане, м.

Уширение полосы движения проезжей части дорог производят в пределах переходных кривых, а при их отсутствии – на расстоянии 50 м.

При недостаточной ширине обочин для размещения уширений проезжей части с соблюдением этих условий предусматривают уширение земляного полотна. Уширение проезжей части выполняют пропорционально расстоянию от начала криволинейного участка трассы.

В горной местности в виде исключения допускается размещать уширения проезжей части на кривых в плане частично с внешней стороны закругления.

Целесообразность применения кривых с уширениями проезжей части более 2,2 м необходимо обосновывать сопоставлением с вариантами увеличения радиусов кривых в плане, при которых не требуется устройств таких уширений.

Трассирование с учетом ландшафта

5.40 Трассу проектируемых дорог следует предусматривать в виде плавной линии в пространстве. При этом необходима взаимная увязка элементов плана, продольного и поперечного профилей между собой и с окружающим ландшафтом, с оценкой их влияния на условия движения и зрительное восприятие дороги с учетом требований настоящего подраздела.

Для дорог категорий I и II не допускается сочетание продольных уклонов, кривых в плане и продольном профиле с такими значениями, при которых создается впечатление провалов.

5.41 Кривые в плане и продольном профиле рекомендуется совмещать. При этом кривые в плане должны быть на 100–150 м длиннее кривых в продольном профиле, а смещение вершин кривых должно быть не более 1/4 длины меньшей из них.

Следует избегать сопряжений концов кривых в плане с началом кривых в продольном профиле. Расстояние между ними должно быть не менее 150 м. Если кривая в плане расположена в конце спуска длиной свыше 500 м и с уклоном более 30 ‰, то радиус ее должен быть увеличен не менее чем в 1,5 раза по сравнению с расчетными значениями, получаемыми по формуле (5.1), с совмещением кривой в плане и вогнутой кривой в продольном профиле в конце спуска.

5.42 Длину прямых в плане следует ограничивать согласно таблице 5.17.

Т а б л и ц а 5.17 – **Предельная длина прямой в плане на автомобильных дорогах**

Категория дороги	Предельная длина прямой в плане, м, на местности	
	равнинной	пересеченной, горной
I	5000	3000
II, III	3500	2000
IV	2000	1500

5.43 Минимальные радиусы смежных кривых в плане и максимальные скорости нарастания центробежного ускорения смежных переходных кривых рекомендуется назначать одинаковыми или различающимися не более чем в 1,3 раза.

5.44 При малых углах поворота дороги в плане следует применять радиусы круговых кривых не менее указанных в таблице 5.18.

Т а б л и ц а 5.18 – **Наименьший радиус круговой кривой при малых углах поворота дороги**

Угол поворота, градусы	1	2	3	4	5	6	7–8
Наименьший радиус круговой кривой, м	30 000	20 000	10 000	6 000	5 000	3 000	2 500

5.45 Недопустимы на участках прямых в плане длинные прямые вставки в продольном профиле. Их предельные длины приведены в таблице 5.19.

Т а б л и ц а 5.19 – **Предельные длины прямых вставок в продольном профиле на участках прямых в плане**

Радиус вогнутой кривой в продольном профиле, м	Алгебраическая разность продольных уклонов, ‰						
	20	30	40	50	60	80	100
	Наибольшая длина прямой вставки в продольном профиле, м						
	Для дорог категорий I и II						
4000	150	100	50	0	0	0	–
8000	360	250	200	170	140	110	–
12000	680	500	400	350	250	200	–
20000	–	–	850	700	600	550	–
25000	–	–	–	–	900	800	–
	Для дорог категорий III и IV						
2000	120	100	50	0	0	0	0
6000	550	440	320	220	140	60	0
10000	–	–	680	600	420	300	200
15000	–	–	–	–	–	800	600

5.46 При сопряжении выпуклой и вогнутой кривых в продольном профиле радиус выпуклой кривой не должен более чем в два раза превышать радиус вогнутой кривой.

Велосипедные дорожки

5.47 Проектирование велосипедных полос и велопешеходных дорожек следует вести в соответствии с требованиями ГОСТ Р 52766.

Пешеходные переходы

5.48 Пешеходные переходы через автомобильные дороги выполняют согласно требованиям ГОСТ Р 52766, СП 42.13330, СП 396.1325800, СП 35.13330 и настоящего свода правил.

Тип пешеходного перехода в одном или разных уровнях следует принимать согласно таблице 5.20.

Т а б л и ц а 5.20 – Тип пешеходного перехода в одном или разных уровнях на автомобильных дорогах

Тип пешеходного перехода в одном или разных уровнях на автомобильных дорогах категории		
I	II	III–IV
Надземный и подземный пешеходный переход	Наземные регулируемые и нерегулируемые пешеходные переходы при числе полос движения на проезжей части не более 2. На многополосных дорогах – надземные и подземные пешеходные переходы. Наземные регулируемые пешеходные переходы в составе регулируемых пересечений в одном уровне	Наземные нерегулируемые пешеходные переходы (допускается применять регулируемые пешеходные переходы в составе пересечения в одном уровне со светофорным регулированием)

Наземные нерегулируемые и регулируемые пешеходные переходы

5.49 Наземные регулируемые и нерегулируемые пешеходные переходы проектируют и оборудуют средствами организации движения в соответствии с ГОСТ 52766.

5.50 На наземных нерегулируемых пешеходных переходах должна быть обеспечена видимость пешеходов для водителей автомобилей и видимость приближающихся автомобилей для пешеходов согласно требованиям ГОСТ Р 58653, а на кольцевых пересечениях – согласно требованиям 6.39.

Надземные и подземные пешеходные переходы

5.51 Надземные и подземные пешеходные переходы должны отвечать требованиям СП 35.13330, СП 42.13330, СП 396.1325800. Пешеходные переходы должны быть обустроены техническими средствами информации в соответствии с ГОСТ Р 52289.

6 Пересечения и примыкания

Пересечения и примыкания автомобильных дорог

6.1 Пересечения и примыкания автомобильных дорог проектируют исходя из функционального назначения, класса и категорий пересекаемых дорог, с учетом перспективной интенсивности и состава движения по отдельным направлениям. При проектировании учитывают возможность стадийного развития пересечения или примыкания. Пересечения и примыкания могут устраиваться в одном и разных уровнях.

Примыкания автомобильных дорог и улиц населенных пунктов, проездов, съездов объектов дорожного и придорожного сервиса, съездов транспортных развязок (за исключением смежных съездов, расположенных в пределах одной транспортной развязки) к дорогам категории IA рекомендуется предусматривать не чаще чем через 10 км, на дорогах категорий IB, IB, II – не чаще чем через 5 км. При отступлении от рекомендуемых значений расстояний между примыканиями проектные решения следует обосновывать расчетами обеспечения пропускной способности и безопасности движения, рассматривая возможность увеличения расстояний между примыканиями путем устройства дополнительных дорог, располагаемых вдоль основных проезжих частей дорог категорий I и II, проектирование которых необходимо вести с учетом перспективной интенсивности движения.

6.2 При проектировании пересечений и примыканий следует обеспечивать:

- расстояния и условия видимости, соответствующие расчетной скорости движения на участке дороги, где расположено пересечение;

- учет потребностей всех групп пользователей проектируемого пересечения: пешеходов (при наличии пешеходного движения), в том числе МГН, велосипедистов (при наличии велосипедного движения), автомобильного движения;

- необходимую для пропуска существующих и перспективных транспортных потоков пропускную способность пересечения или примыкания;

- возможность принятия водителем однозначных решений при следовании по пересечению (в том числе путем стандартизации проектных решений);

6.3 Обустройство пересечений и примыканий следует выполнять в соответствии с ГОСТ Р 52289, ГОСТ Р 58653.

6.4 Полевые дороги и скотопрогоны при пересечении с дорогами категорий I–III следует отводить под ближайшие искусственные сооружения.

В случае отсутствия таких сооружений на участках дорог протяженностью свыше 2 км при необходимости предусматривают их устройство.

Габариты искусственных сооружений для полевых дорог и дорог для прогона скота принимают по таблице 6.1.

Т а б л и ц а 6.1 – Габариты искусственных сооружений для полевых дорог и дорог для прогона скота

Назначение сооружения	Ширина, м	Высота, м
Для полевых дорог	6	4,5
Для прогона скота	4	2,5

Пересечения и примыкания в одном уровне

6.5 Выбор схем пересечений и примыканий в одном уровне проводят на основе технико-экономического сопоставления вариантов с учетом категорий пересекающихся дорог, безопасности движения, пропускной способности, вида использования прилегающей территории. При назначении типа пересечения или примыкания в одном уровне следует рассмотреть возможность применения кольцевого пересечения.

Расстояния между пересечениями и примыканиями в одном уровне следует принимать по ГОСТ Р 58653. Расстояние между самостоятельным примыканием в одном уровне и пересечением в разных уровнях следует определять, как расстояние между примыканием в одном уровне и ближайшим к нему съездом пересечения в разных уровнях.

6.6 Пересечения и примыкания в одном уровне могут быть следующих видов:

- примыкание в одном уровне с тремя подходами;
- пересечение в одном уровне с четырьмя подходами;
- смещенные пересечения в одном уровне;
- пересечение в одном уровне с отнесенными на разворот левыми поворотами;
- кольцевое пересечение.

Область применения пересечений и примыканий в одном уровне следует принимать по ГОСТ Р 58653.

Следует избегать применения пересечений со светофорным регулированием на магистральных автомобильных дорогах. Применение кольцевых пересечений на магистральных автомобильных дорогах не рекомендуется, однако предпочтительнее применения светофорного регулирования.

В случае использования пересечений со светофорным регулированием и кольцевых пересечений на магистральных автомобильных дорогах следует обеспечивать постепенное снижение скорости движения транспортного потока на подходах к пересечению, в том числе за счет геометрических параметров подходов к пересечению в случае кольцевого пересечения.

6.7 При проектировании пересечений (примыканий) различают главные и по отношению к ним второстепенные дороги.

Главная дорога определяется на основании категории и функционального класса пересекающихся дорог, а если пересекающиеся дороги одной категории – на основании

интенсивности движения.

Форма пересечения или примыкания должна быть выбрана таким образом, чтобы главная дорога на пересечении или примыкании имела естественное продолжение. Если форма пересечения или примыкания не предусматривает визуального выделения главной дороги, необходимо исправить формы пересечения или примыкания в соответствии с ГОСТ Р 58653.

Регулируемые и нерегулируемые пересечения и примыкания в одном уровне

6.8 Пересечения и примыкания в одном уровне, кроме кольцевых, могут быть канализованными, частично канализованными и неканализованными. На канализованных и частично канализованных пересечениях устраиваются полосы для поворотов направо и (или) налево, в том числе дополнительные, при необходимости, направляющие центральные и треугольные островки.

Длины полос торможения, накопления очереди и разгона определяются расчетом по ГОСТ Р 58653.

На пересечениях в одном уровне применяют следующие схемы организации движения:

- без установки знаков приоритета на пересечениях равнозначных дорог;
- с установкой знаков приоритета на пересечениях равнозначных дорог;
- светофорное регулирование.

6.9 Пересечение или примыкание следует устраивать под углом от 60° до 100° , отмеряя его от направления главной дороги к второстепенной против хода часовой стрелки. Рекомендуемым является угол, близкий к значению 90° .

6.10 При необходимости устройства пересечения или примыкания двух дорог, оси которых пересекаются под углом менее 60° и более 100° , следует, как правило, устраивать смещенное пересечение по ГОСТ Р 58653.

6.11 Не допускается располагать пересечения и примыкания с внутренней стороны на кривых в плане радиусами менее: 2000 м – на дорогах категорий I и II и с радиусами, как правило, менее 800 м – на дорогах категорий III, IV. Примыкания второстепенной дороги с внешней стороны кривой в плане допускается размещать, как правило, при радиусе круговой кривой не менее 600 м. Допускается уменьшать радиусы кривых в плане, на которых располагаются примыкания второстепенных дорог, при условии обеспечения видимости.

6.12 Геометрические параметры пересечений и примыканий в одном уровне следует принимать по ГОСТ Р 58653.

6.13 Минимальный радиус круговой кривой единого радиуса при сопряжениях дорог в местах пересечений или примыканий в одном уровне принимают в зависимости от категории дороги, с которой происходит поворот направо:

- категорий I, II – не менее 25 м;
- категории III – 20 м;
- категорий IV – 15 м.

При расчете на регулярное движение автопоездов и сочлененных автобусов (более 25 % в составе потока) радиусы кривых на съездах следует увеличивать до 30 м.

Радиусы сопряжений допускается уменьшать в соответствии с ГОСТ Р 58653.

Минимальные радиусы кривых при сопряжениях дорог в местах пересечений или примыканий в одном уровне при использовании поворотного съезда следует принимать в соответствии с ГОСТ Р 58653.

6.14 На пересечениях и примыканиях автомобильных дорог в одном уровне должна быть обеспечена видимость пересекающего или примыкающего направления с учетом принятой на пересечении организации дорожного движения согласно требованиям ГОСТ Р 58653.

6.15 Вертикальную планировку пересечений и примыканий, а также подходов к ним следует проектировать по ГОСТ Р 58653.

Суммарный (косой) уклон в любой точке проезжей части (от начала полос торможения и до завершения полос разгона, а при их отсутствии – от точек начала закруглений, сопрягающих

проезжие части пересекающихся дорог) должен быть не менее 5 %.

Продольные уклоны главной дороги на подходах к пересечениям и примыканиям в одном уровне следует принимать по ГОСТ Р 58653.

6.16 Продольный уклон второстепенной дороги на расстоянии 20 м от кромки проезжей части главной дороги, как правило, не должен превышать 20 %. На второстепенных дорогах допускается применение перелома продольного профиля при примыкании к поперечному профилю главной дороги не более 40 %.

6.17 Все (кроме сезонных) съезды и въезды на подходах к дорогам категорий ІБ, ІВ, ІІ и ІІІ должны иметь покрытия:

при песчаных, супесчаных и легких суглинистых грунтах – на протяжении 100 м;

при черноземах, глинистых, тяжелых и пылеватых суглинистых грунтах – 200 м.

Протяженность покрытий въездов на дороги категории ІV предусматривают в два раза меньше, чем покрытий въездов на дороги категорий І–ІІІ.

Обочины на съездах и въездах при длине, установленной в настоящем пункте, следует укреплять на ширину не менее 0,5 м.

6.18 Пересечения и примыкания с отнесенным на разворот левоповоротным движением применяют в случаях, когда необходимо обеспечить повышение пропускной способности по одному или обоим направлениям прямого движения. Пересечения с отнесенным на разворот левоповоротным движением следует проектировать согласно ГОСТ Р 58653.

Кольцевые (саморегулируемые) пересечения

6.19 Кольцевые пересечения допускается применять:

- на пересечениях в одном уровне автомобильных дорог категорий ІІ–ІV между собой;
- в составе неполных пересечений в разных уровнях при размещении кольцевых пересечений на второстепенной автомобильной дороге;

- на пересечениях в одном уровне распределительных автомобильных дорог категории ІВ с автомобильными дорогами категорий ІІ–ІV при наличии достаточной пропускной способности, если число полос движения на каждой из пересекающихся автомобильных дорог не превышает четырех.

Кольцевые пересечения могут применяться в качестве граничного элемента, указывающего на изменение дорожных условий.

При выборе типа пересечения в одном уровне следует выполнять экономическое сопоставление вариантов пересечения, пропускной способности пересечения, безопасности дорожного движения и стоимости отводимых под строительство земель.

Классификация кольцевых (саморегулируемых) пересечений приведена в таблице 6.2.

Т а б л и ц а 6.2 – Классификация кольцевых (саморегулируемых) пересечений

Тип кольцевого пересечения	Наибольшая расчетная скорость движения на пересечении, км/ч	Диаметр внешний кромки кольцевой проезжей части, м
Мини-кольцевые пересечения	25	24–30
Кольцевые пересечения	35	30–40
	40	35–50

6.20 Центральный островок, как правило, должен иметь форму круга. Допускается в отдельных обоснованных случаях применение центральных островков овальной, 8-образной или эллиптической формы.

Диаметр центрального островка должен быть не менее ширины проезжей части наиболее широкого подхода к кольцевому пересечению.

Подходы к кольцевому пересечению рекомендуется располагать перпендикулярно к оси кольцевой проезжей части.

6.21 Радиус траектории выезда с кольцевого пересечения должен быть равен или больше радиуса въезда на кольцевое пересечение. Минимальным радиусом траектории свободного движения через кольцевое пересечение может быть радиус траектории на участке въезда на кольцевое пересечение или радиус траектории проезда центрального островка. Траектория свободного проезда кольцевого пересечения строится с учетом ширины легкового автомобиля 2,0 м и приближения к краю проезжей части от 1,0 до 1,5 м.

6.22 На автомобильных дорогах с двумя полосами движения, как правило, следует принимать однополосные кольцевые пересечения; двухполосные кольцевые пересечения допускается применять на автомобильных дорогах с четырьмя полосами движения или при необходимости обеспечить повышенную пропускную способность пересечения.

6.23 Ширину кольцевой проезжей части следует определять с учетом необходимого числа полос движения, соответствующего прогнозируемой интенсивности движения, расчетного автомобиля и радиуса центрального островка.

Как правило, число полос на кольцевой проезжей части должно соответствовать числу полос на подходе и на выходе с пересечения с наибольшим числом полос движения. Исключения составляют кольцевые пересечения с самостоятельной проезжей частью, предназначенной для организации правого поворота, а также кольцевые пересечения со спиральными полосами движения и с постоянным светофорным регулированием.

Допускается устраивать две полосы движения на кольцевой проезжей части при наличии только одной полосы движения (в каждом направлении) на пересекающихся дорогах, а также увеличивать число полос на кольцевом пересечении при наличии светофорного регулирования.

На нерегулируемых кольцевых пересечениях не следует устраивать более двух полос движения на кольцевой проезжей части.

Кольцевые пересечения с числом полос более двух следует устраивать со светофорным регулированием либо со спиральными полосами движения на кольцевой проезжей части.

6.24 Ширина кольцевой проезжей части должна быть достаточной для пропуска расчетного автомобиля. На кольцевой проезжей части следует исключать возможность параллельного движения двух легковых автомобилей по одной полосе движения или обгона в случае ее однополосного исполнения.

Ширину кольцевой проезжей части кольцевых пересечений с одной полосой движения следует принимать в зависимости от принятого расчетного автомобиля, но не менее 4,0 м.

6.25 Кольцевые пересечения с двумя полосами движения на кольцевой проезжей части следует проектировать исходя из нахождения на кольцевой проезжей части двух расчетных автомобилей типов А20 и Л, проезжающих через кольцевое пересечение одновременно, параллельно друг другу. Ширина проезжей части вне границ населенных пунктов должна быть не менее 7,8 м.

6.26 Краевая полоса центрального островка устраивается в следующих случаях:

- при радиусах центрального островка менее 15 м – за счет центрального островка шириной не менее 1 м;

- при потребности снижения скорости движения легковых автомобилей и недостаточном размере центрального островка для создания необходимого для такого снижения скорости принудительного отклонения. В этом случае крайняя полоса центрального островка устраивается за счет уменьшения ширины проезжей части.

6.27 Ширина въезда и выезда с двумя полосами движения определяется исходя из возможности проезда расчетного автомобиля А20 параллельно с расчетным автомобилем Л.

6.28 Угол въезда автомобиля на кольцевое пересечение рекомендуется принимать от 30° до 40°. Угол выезда должен быть таким, чтобы радиус траектории свободного проезда на выезде был равен или больше радиуса такой траектории на въезде.

Необходимое соотношение радиусов въезда и выезда может быть обеспечено смещением въезда влево от центра кольцевого пересечения. Величину смещения въезда следует определять на основе оценки фактических скоростей проезда по кольцевому пересечению и их соотношения, но принимать не более 9 м.

Смещение въезда вправо от центра кольцевого пересечения не допускается.

6.29 Если на участке автомобильной дороги, примыкающем к кольцевому пересечению, необходимо уменьшить число полос движения, такое уменьшение производится за счет левой полосы, с отгоном 1:30.

6.30 На выезде с кольцевого пересечения допускается устраивать две полосы движения при наличии только одной полосы в каждом направлении на пересекающихся дорогах. Протяженность участка с двумя полосами движения в этом случае должна быть не менее 60 м, отгон дополнительной левой полосы – 1:30.

6.31 Направляющий островок следует устраивать на каждом подходе, где это возможно. Длина островка должна быть не менее 6,0 м.

6.32 На кольцевых пересечениях может устраиваться самостоятельная проезжая часть для организации правого поворота, отделенная от кольцевой проезжей части.

6.33 Проезжую часть для организации правого поворота следует отделять от кольцевой проезжей части островком безопасности. Ширина островка между проезжей частью, устраиваемой для организации правого поворота и кольцевой проезжей частью, должна быть:

- при выделении островка разметкой – не менее 1 м;
- при выделении островка бордюром – не менее 1,5 м;
- при наличии движения пешеходов и велосипедистов – не менее 2 м.

При наличии пешеходного перехода расстояние от начала направляющего островка правоповоротной полосы до пешеходного перехода должно быть не менее 1,5 м.

Отгон полосы для организации правого поворота, как правило, следует принимать 1:30. В стесненных условиях и в горной местности допускается изменение отгона до 1:10.

6.34 Кольцевое пересечение располагать на участках дорог с продольным уклоном более 60 ‰ (80 ‰ – в горных районах) не допускается.

При расположении кольцевого пересечения в верхней точке выпуклой кривой продольного профиля участка автомобильной дороги следует ограничивать скорость движения на подходах в соответствии с требованиями по обеспечению расстояния видимости.

6.35 Продольный уклон проезжей части, устраиваемой для организации правого поворота, должен быть не более 40 ‰.

6.36 Суммарный (косой) уклон в любой точке проезжей части кольцевого пересечения должен быть не менее 5 ‰, но не более 40 ‰. Допускается увеличивать суммарный уклон при расположении кольцевого пересечения на уклонах местности более 40 ‰.

6.37 Поперечный уклон кольцевой проезжей части, как правило, следует назначать от центрального островка в сторону внешнего края. При радиусе центрального островка более 20 м может устраиваться двухскатный поперечный профиль. Перелом поперечного профиля кольцевой проезжей части должен быть на линии, разделяющей полосы кольцевого движения.

Рекомендуемые значения поперечного уклона от центра пересечения в сторону внешнего края пересечения – от 20 до 25 ‰. При скорости движения автомобилей по кольцевой проезжей части 50 км/ч и более поперечный уклон от центра пересечения в сторону внешнего края не должен превышать 20 ‰.

6.38 На подходе к кольцевому пересечению, на кольцевой проезжей части и на выезде с кольцевого пересечения необходимо обеспечивать видимость других участников дорожного движения и пешеходных переходов (при их наличии).

6.39 Необходимо выполнять следующие условия видимости на кольцевых пересечениях:

- а) видимость кольцевой проезжей части на подходе к пересечению;
- б) наименьшее расстояние видимости из условий полной остановки;

1) пешеходного перехода и (или) граничной линии на подходе к кольцевому пересечению;

2) пешеходного перехода на ближайшем выезде с кольцевого пересечения;

3) при движении по кольцевой проезжей части.

6.40 Допускается устройство кольцевых пересечений со спиральными полосами движения, которые могут быть реализованы в виде кольцевых пересечений со спиральной разметкой или выделенных разделителями спиральных полос движения.

6.41 На кольцевых пересечениях со спиральными полосами движения допускается использовать разделители полос движения на кольцевой проезжей части.

Пересечения и примыкания в разных уровнях

6.42 Пересечения и примыкания в разных уровнях (транспортные развязки) следует проектировать на пересечениях:

- автомобильных дорог категорий IA и IB – с автомобильными дорогами всех функциональных классов и категорий;

- магистральных автомобильных дорог категории IB с четырьмя полосами движения – с автомобильными дорогами, расчетная интенсивность движения на которых превышает 1000 ед./сут;

- с автомобильными дорогами всех категорий при числе полос движения на дороге категории IB шесть и более;

- магистральных дорогах категорий II и III – между собой и с распределительными автомобильными дорогами категорий II и III при суммарной расчетной интенсивности движения более 12 000 ед./сут.

6.43 В зависимости от планировочных решений пересечения в разных уровнях следует подразделять классы:

- 1-й – полные;

- 2-й – неполные.

Пересечения в разных уровнях 1-го класса следует предусматривать на пересечениях:

- автомагистралей между собой;

- скоростных автомобильных дорог между собой;

- автомагистралей с дорогами категорий IB и II;

- дорог категорий IB и II между собой.

Устройство пересечений в разных уровнях 2-го класса допускается на пересечениях с дорогами категорий III–IV; при этом не допускаются пересечения в одном уровне основных направлений движения.

6.44 Проектирование развязок может выполняться как по стандартным схемам приложения Д, так и, при необходимости (в сложных грунтово-геологических и топографических условиях, в условиях ограничений отвода территорий, при изменении направления главной дороги и с учетом направлений основных потоков, а также при пересечении более двух дорог) с разработкой индивидуальных схем.

Требования к взаимному расположению пересечений в разных уровнях

6.45 Взаимное расположение пересечений в разных уровнях должно обеспечивать минимальное влияние въезжающего и съезжающего транспортного потока на движение транзитных автомобилей; с этой целью пересечения в разных уровнях необходимо располагать на достаточном расстоянии друг от друга.

6.46 Расстояния между пересечениями в разных уровнях следует принимать:

- на автомагистралях – не менее 5000 м;

- на скоростных автомобильных дорогах – не менее 3000 м.

6.47 При обосновании пропускной способности участков переплетения транспортных потоков, обусловленных близким расположением пересечений в разных уровнях и расположенных в пределах основных направлений движения или на распределительных

проезжих частях, распределительных автомобильных дорогах в составе пересечений в разных уровнях, допускается расположение пересечений в разных уровнях на расстоянии менее указанных в 6.46, но не менее 1000 м.

Поперечный профиль съездов

6.48 Число полос движения на съездах пересечений в разных уровнях следует назначать на основании расчетов по формуле

$$n = \frac{N}{ZP}, \quad (6.1)$$

где n – число полос движения, ед.;

N – суммарная интенсивность движения по проектируемой автомобильной дороге, приведенных авт./сут.;

Z – коэффициент загрузки дороги движением (таблица А.1);

P – пропускная способность полосы движения, приведенных авт./сут.

6.49 Пропускную способность одной полосы движения проезжей части съезда следует определять расчетом. Для ориентировочных (на этапе выбора схемы и типа пересечения) расчетов допускается принимать $P = 24\,000$ приведенных авт./сут.

6.50 Ширину полосы движения однополосных съездов и распределительных проезжих частей следует принимать 4,5 м без дополнительных уширений на кривых в плане.

6.51 Ширину каждой полосы движения проезжей части многополосных съездов, распределительных проезжих частей и распределительных дорог в составе пересечений следует принимать 3,5 м.

6.52 Проезжую часть многополосных съездов на кривых в плане необходимо уширять. Значение уширения одной полосы движения в зависимости от радиуса кривой в плане и длины расчетного автомобиля следует принимать в соответствии с 5.39.

6.53 Съезды транспортных развязок длиной 500 м и более следует проектировать с двумя и более полосами движения, за исключением петлевых съездов пересечений типа «клеверный лист».

6.54 При проектировании съездов противоположных направлений на общем земляном полотне, на разделительной полосе следует предусматривать установку барьерного ограждения.

6.55 Для съездов, коллекторно-распределительных проезжих частей и коллекторно-распределительных дорог, не имеющих в своем составе барьерных ограждений, ширину обочин следует принимать 2,0 м, в том числе краевых полос – 0,75 м. При обосновании (необходимость устройства технических проходов, тротуаров, элементов инженерного обеспечения, остановочных полос, дорожных ограждений и др.) допускается уточнение ширины обочин.

6.56 Проектирование плана и продольного профиля съездов транспортных развязок следует проводить из условия наименьшего ограничения и изменения скорости, а также обеспечения безопасности и удобства движения.

6.57 Расчетную скорость движения на прямых и полупрямых съездах левоповоротных съездах, правоповоротных съездах всех видов следует назначать в зависимости от расчетной скорости по основному направлению с наибольшей интенсивностью движения в соответствии с таблицей 6.3, а для левоповоротных петлевых съездов – в соответствии с таблицей 6.4.

Т а б л и ц а 6.3 – Расчетная скорость движения на левоповоротных прямых и полупрямых съездах, правоповоротных съездах

Расчетная скорость движения на основном направлении движения, км/ч	Расчетная скорость движения на съездах, км/ч	
	Основная	Минимально допустимая*
150	60, 70, 80	40
120	50, 60, 70, 80	
100		
80	50, 60	
60 и менее		

* Допускается на сложных участках горной и пересеченной местности, на ценных сельскохозяйственных территориях, в условиях капитального ремонта и реконструкции, в застроенных районах.

Т а б л и ц а 6.4 – Расчетная скорость движения на левоповоротных петлевых съездах

Тип пересечения в разных уровнях (транспортной развязки)	Расчетная скорость, км/ч
Все типы в условиях нового строительства	40, 50
На трудных участках горной и пересеченной местности, в условиях капитального ремонта, реконструкции, на ценных сельскохозяйственных землях, в застроенных районах	30

6.58 При назначении элементов плана и продольного профиля съездов пересечений в разных уровнях (транспортных развязок) в качестве основных элементов плана и параметров вертикальных кривых следует принимать указанные в таблице 5.3, продольный уклон следует принимать не более 60 %.

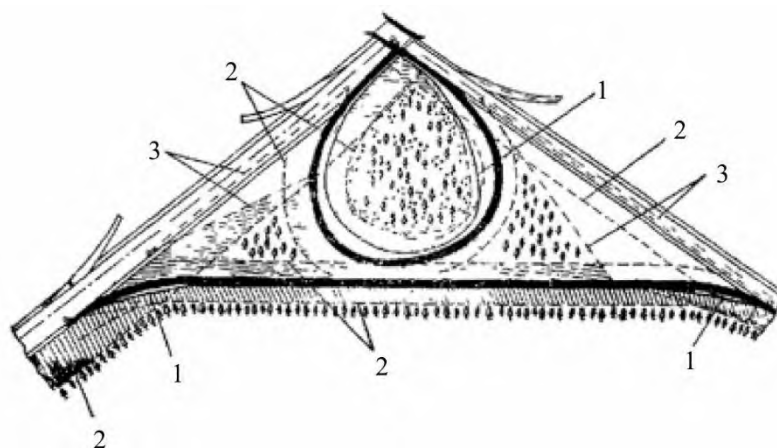
6.59 Переходные кривые в пределах съездов пересечений в разных уровнях следует предусматривать при радиусах кривых в плане 2000 м и менее. Наименьшие длины переходных кривых следует принимать в соответствии с 5.9. Нарастание центростремительного ускорения допускается принимать не более $1,0 \text{ м/с}^3$. Допускается сопряжение кривых в плане без устройства переходных кривых при соотношении их радиусов не более 1,3.

6.60 Наибольшие продольные уклоны на участках кривых в плане радиусом 50 м и менее следует уменьшать по сравнению с показателями таблицы 5.3 согласно данным таблицы 5.5.

6.61 Односкатный поперечный профиль закругления (вираж) следует предусматривать при радиусах кривизны меньше, чем 2000 м. Уклоны виража на всем участке круговой кривой назначают в зависимости от радиусов кривизны по таблице 5.14.

Обеспечение видимости на пересечениях в разных уровнях

6.62 Для пересечений в разных уровнях разрабатывают мероприятия по обеспечению боковой видимости, видимости при движении на кривых и видимости в зонах выезда со съездов на автомобильные дороги (рисунок 6.1).



1 – границы зоны видимости внутри кривых; 2 – границы зоны боковой видимости; 3 – границы зоны видимости на въездах и съездах

Рисунок 6.1 – Обеспечение видимости на пересечениях в разных уровнях типа «клеверный лист»

Минимальные расстояния боковой видимости от кромки проезжей части следует принимать 25 м для дорог категорий I–III и 15 м – для дорог категории IV. Боковая видимость обеспечивается путем планировки и расчистки прилегающей территории. Тротуары и

велосипедные дорожки рекомендуется удалять от земляного полотна на расстояние не меньше боковой видимости.

На кривых в плане с внутренней стороны должна быть обеспечена видимость поверхности дороги в соответствии с расчетными скоростями движения на подходах к кривым и в пределах кривых в зависимости от их параметров (радиус, поперечный уклон, коэффициент поперечного сцепления), а также в соответствии с допускаемыми скоростями движения. Особое внимание обеспечению видимости внутри кривых следует уделять:

- в зоне съезда с основных дорог, так как съезжающие автомобили при неопределенности ситуации впереди значительным снижением скоростей и резким изменением траекторий движения могут создавать помехи основным потокам и предопределять аварийную обстановку;

- в зоне выезда на дорогу со съезда, так как водители должны быстро оценивать обстановку в секторе до 180° .

В зоне выезда со съездов необходимо обеспечивать видимость автомобилей, движущихся по основной дороге и препятствующих выезду на нее. Треугольник минимальной видимости на выезде со съезда может быть построен из условия расчетной скорости движения на ней и скорости на съезде. Расстояния видимости поверхности дороги и съезда в соответствии с указанными скоростями откладываются по осям крайней полосы движения главной дороги и съезда от их сечений в точке сопряжения кромок проезжих частей навстречу движению и соединяются (см. рисунок 6.1).

Обеспечение видимости внутри кривых и в зонах выездов на основную дорогу осуществляют путем срезки откосов или удаления препятствий на уровне бровок земляного полотна.

В зоне пересечений в разных уровнях (транспортных развязок) не допускается устройство стоянок автомобилей, остановочных пунктов маршрутных транспортных средств, автозаправочных станций и других сооружений, ограничивающих видимость или влияющих на режимы движения автомобилей.

Примечания

1 При обеспечении боковой видимости следует учитывать положение дороги в насыпи или в выемке, так как это влияет на значение расстояния боковой видимости.

2 Боковую видимость с внутренней стороны кривых на съездах целесообразно уточнять из условия ее обеспечения с расстояния видимости поверхности дороги. Для этого из конечных точек расстояний видимости поверхности дороги, принятых для определения видимости внутри кривых, проводят прямые, равные расстоянию боковой видимости, а сопрягают их дальние точки обертывающей линией (см. на рисунке 6.1 пунктир внутри левого поворотного съезда).

3 При определении видимости рекомендуется учитывать продольный уклон на съездах и на основных дорогах, за счет которого расстояние видимости поверхности дороги увеличивается на спусках примерно на 5 м на каждые 20 % уклона, а на подъемах соответственно уменьшается.

6.63 Путепроводы пересечений в разных уровнях (транспортных развязок) через дороги всех категорий должны соответствовать требованиям СП 35.13330.

6.64 При назначении габарита приближения конструкций сооружений следует учитывать возможность перспективного развития дороги.

Пересечения автомобильных дорог с железными дорогами и другими коммуникациями

6.65 Место пересечения и положение проектируемых сооружений пересечений автомобильных дорог с железными дорогами в отношении продольного профиля и плана железнодорожной линии следует выбирать с учетом СП 227.1326000.

Вновь строящиеся пересечения железнодорожных путей с автомобильными дорогами в одном уровне устраивают преимущественно под углом 90° . При невозможности выполнить это условие угол между пересекающимися дорогами в одном уровне должен быть не менее 60° .

6.66 Пересечения автомобильных дорог категорий I–III с железными дорогами предусматривают в разных уровнях.

Пересечения автомобильных дорог категории IV с железными дорогами необходимо проектировать в одном уровне, за исключением следующих случаев:

- на пересечении трех и более главных железнодорожных путей;
- пересечение располагается на участках железных дорог со скоростным (свыше 120 км/ч) движением поездов;
- при интенсивности движения более 100 поездов в сутки;
- при расположении пересекаемых железных дорог в выемках, а также в случаях, когда не обеспечены нормы видимости;
- при движении по автомобильным дорогам троллейбусов или устройстве на них совмещенных трамвайных путей.

6.67 На вновь строящихся и реконструируемых автомобильных дорогах и подъездных дорогах к промышленным предприятиям на переездах должна быть обеспечена видимость, при которой водитель автомобиля, находящегося от переезда на расстоянии не менее расстояния видимости для остановки, мог видеть приближающийся к переезду поезд не менее чем за 400 м, а машинист приближающегося поезда мог видеть середину переезда на расстоянии не менее 1000 м.

6.68 Для существующих переездов удовлетворительной считается такая видимость, при которой из автомобиля, находящегося от ближайшего рельса на расстоянии 50 м и менее, приближающийся с любой стороны поезд виден на расстоянии, приведенном в таблице 6.5.

Т а б л и ц а 6.5 – Наименьшие расстояния видимости на пересечениях с железными дорогами

Скорость поезда, км/ч	121–140	81–120	41–80	26–40	25 и менее
Расстояние видимости, м	500	400	250	150	100

6.69 Ширину проезжей части автомобильных дорог на пересечениях в одном уровне с железными дорогами принимают равной ширине проезжей части дороги на подходах к пересечениям.

Автомобильная дорога на расстоянии не менее 10 м от крайнего рельса должна иметь в продольном профиле горизонтальную площадку, кривую большого радиуса или уклон, обусловленный превышением одного рельса над другим, когда пересечение располагается в месте закругления железной дороги.

Подходы автомобильной дороги к пересечению на протяжении 50 м следует предусматривать с продольным уклоном не более 30 %.

В трудных условиях на подходах к существующим железнодорожным переездам при реконструкции или капитальном ремонте переезда допускается сохранять существующий план и профиль автомобильной дороги.

Автомобильные дороги на подходах к железнодорожному переезду на протяжении не менее 10 м от головки крайнего рельса (исключая настил железнодорожного переезда) в обе стороны должны иметь жесткую дорожную одежду.

Ограждающие тумбы и столбы шлагбаумов на пересечениях располагают на расстоянии не менее 0,75 м, а стойки габаритных ворот – на расстоянии не менее 1,75 м от кромки проезжей части.

6.70 При прокладке путепроводов над железнодорожными путями наряду с требованиями по обеспечению габаритов приближения строений к железнодорожным путям необходимо:

- обеспечить видимость пути и сигналов, требуемую по условиям безопасности движения поездов;
- предусмотреть водоотвод с учетом устойчивости земляного полотна железных дорог.

6.71 При пересечении автомобильных дорог с трубопроводами (водопровод,

канализация, газопровод, нефтепровод, теплофикационные трубопроводы и т. п.), а также с кабелями линий связи, электропередачи и ЛКС ТМК на основе минитраншейных и микротрубочных технологий необходимо соблюдать требования нормативных документов на эти коммуникации.

Пересечения подземных коммуникаций с автомобильными дорогами рекомендуется предусматривать под прямым углом. Прокладка этих коммуникаций (кроме мест пересечений) под насыпями дорог не допускается, за исключением прокладки ЛКС ТМК.

6.72 Линейно-кабельные сооружения транспортной многоканальной коммуникации допускается прокладывать только при строительстве и (или) реконструкции участков автомобильных дорог в обочине автомобильных дорог и в искусственных сооружениях при соблюдении следующих основных условий:

- прокладку ЛКС ТМК следует осуществлять в границах обочины автомобильной дороги на расстоянии не более 50 см от края проезжей части, при этом расстояние от края насыпи должно быть не менее 50 см;

- глубина траншеи для прокладки ЛКС ТМК от поверхности автомобильной дороги до низа моноблока линейно-кабельного сооружения, уложенного в траншею, не должна нарушать целостность слоев дорожной одежды, обеспечивающих водно-тепловой режим работы дорожной конструкции в целом. Глубина от верха моноблока до поверхности дороги должна быть не менее 40 см;

- ширина траншеи для укладки моноблока линейно-кабельного сооружения должна быть не более 15 см;

- при уменьшении ширины обочины автомобильной дороги (см. 5.24) трасса прокладки ЛКС ТМК смещается в сторону проезжей части, а при отсутствии обочины автомобильной дороги при технико-экономическом обосновании – на проезжую часть;

- смотровые устройства (колодцы) для ЛКС ТМК следует располагать в пределах обочины дороги, не создавая препятствий для проведения работ по содержанию дороги, крышка смотрового устройства должна выдерживать нагрузку не менее 12 т от проезда автомобильного транспорта и дорожной техники;

- засыпку траншей ЛКС ТМК следует проводить материалами, идентичными по свойствам, но не ниже по качеству примененных при строительстве автомобильной дороги, с последующим уплотнением до требуемых нормами плотности и прочности;

- проектная документация на строительство ЛКС ТМК должна учитывать положения по организации строительства СП 48.13330 и [7];

- трасса ЛКС ТМК со смотровыми колодцами должна быть оснащена указателями о ее местоположении в теле автомобильной дороги.

6.73 Вертикальное расстояние от проводов воздушных телефонных и телеграфных линий до проезжей части в местах пересечений автомобильных дорог должно быть не менее 5,5 м (в теплое время года). Возвышение проводов при пересечении с линиями электропередачи должно быть, м, не менее:

6	–	при напряжении до 1	кВ;
7	–	»	» 110 кВ ;
7,5	–	»	» 150 кВ ;
8	–	»	» 220 кВ;
8,5	–	»	» 330 кВ;
9	–	»	» 500 кВ;
16	–	»	» 750 кВ.

П р и м е ч а н и е – Расстояние определяется при высшей температуре воздуха без учета нагрева проводов электрическим током или при гололеде без ветра.

Расстояние от бровки земляного полотна до основания опор воздушных телефонных и телеграфных линий, а также высоковольтных линий электропередачи при пересечении дорог принимают не менее высоты опор.

Наименьшее расстояние от бровки земляного полотна до опор высоковольтных линий электропередачи, расположенных параллельно автомобильным дорогам, принимают равным высоте опор плюс 5 м.

Опоры воздушных линий электропередачи, а также телефонных и телеграфных линий допускается располагать на меньшем удалении от дорог при их расположении в стесненных условиях, на застроенных территориях, в ущельях и т. п., при этом расстояние по горизонтали для высоковольтных линий электропередачи должно составлять:

а) при пересечении от любой части опоры до подошвы насыпи дороги или до наружной бровки боковой канавы для дорог:

категорий I и II при напряжении до 220 кВ – 5 м и при напряжении 330–500 кВ – 10 м;

остальных категорий при напряжении до 20 кВ – 1,5 м, от 35 до 220 кВ – 2,5 м и при 330–500 кВ – 5 м;

б) при параллельном следовании от крайнего провода при не отклоненном положении до бровки земляного полотна при напряжении до 20 кВ – 2 м, 35–110 кВ – 4 м, 150 кВ – 5 м, 220 кВ – 6 м, 330 кВ – 8 м и 500 кВ – 10 м.

На автомобильных дорогах в местах пересечения с воздушными линиями электропередачи напряжением 330 кВ и выше устанавливают дорожные знаки, запрещающие остановку транспорта в охранных зонах этих линий.

Охранные зоны электрических сетей напряжением свыше 1,0 кВ устанавливаются:

а) вдоль воздушных линий электропередачи в виде земляного участка или воздушного пространства, ограниченных вертикальными плоскостями, отстоящими по обеим сторонам от крайних проводов при не отклоненном их положении на расстоянии, м:

10 – при напряжении до 20 кВ;

15 – » » » 35 кВ;

20 – » » » 110 кВ;

25 – » » » 150, 220 кВ;

30 – » » » 330, 500, ± 400 кВ;

40 – » » » 750, ± 750 кВ;

55 – » » » 1150 кВ;

б) вдоль подземных кабельных линий связи электропередачи в виде земельного участка, ограниченного вертикальными плоскостями, отстоящими по обеим сторонам линии от крайних кабелей на расстоянии 1 м.

Переходно-скоростные полосы

6.74 Переходно-скоростные полосы проектируют на пересечениях и примыканиях в одном уровне в местах съездов на дорогах категорий I–III, в том числе к зданиям и сооружениям, располагаемым в придорожной зоне:

- на дорогах категории I при интенсивности 50 приведенных ед./сут и более съезжающих или въезжающих на дорогу (соответственно для полосы торможения или разгона);

- на дорогах категорий II и III при интенсивности 200 приведенных ед./сут и более соответственно.

Переходно-скоростные полосы на дорогах всех категорий предусматривают в местах расположения остановочных пунктов маршрутных транспортных средств, пунктов транспортного контроля, у постов дорожно-патрульной службы, объектов дорожного и придорожного сервиса и площадок для кратковременной остановки транспортных средств.

Переходно-скоростные полосы у остановочных пунктов маршрутных транспортных средств, пунктов транспортного контроля, у постов дорожно-патрульной службы, объектов дорожного и придорожного сервиса и площадок для кратковременной остановки транспортных средств следует принимать (приложение Е):

типа В.1 – для разгона;

типа С.1 – для торможения.

Длины переходно-скоростных полос следует принимать по таблицам 6.7, 6.8 и 6.10.

Длину участка торможения до остановки следует назначать по таблице 6.10 для расчетной скорости 30 км/ч.

Требования к проектированию участков слияния транспортных потоков (переходно-скоростных полос разгона)

6.75 Проектное решение участков примыкания транспортных потоков должно обеспечивать достаточную пропускную способность и безопасные условия для совершения маневра вливания второстепенного транспортного потока в основной. Расположение участков примыкания транспортных потоков к основным направлениям (главной и второстепенной автомобильной дороге) следует осуществлять с правой стороны по ходу движения.

6.76 Безопасные условия для вливания второстепенного транспортного потока в основной следует обеспечивать устройством полос разгона параллельного типа длиной L_c , в соответствии с приложением Е, где представлены их основные схемы.

6.77 Полосы для разгона типов В.1 и В.2 (см. приложение Е, рисунок Е.1, а, и рисунок Е.1, б) следует применять при необходимости обеспечения неизменного числа полос основного направления движения (главной дороги).

Полосы для разгона типов В.3 и В.4 (см. приложение Е, рисунок Е.1, в, и рисунок Е.1, г) следует применять при необходимости увеличения числа полос на основном направлении (главной дороге) на одну полосу движения.

Тип примыкания В.5 (см. приложение Е, рисунок Е.1, д), следует применять при необходимости увеличения числа полос на основном направлении на две полосы движения.

6.78 Все типы примыканий, за исключением В.4 и В.5, должны быть проверены на обеспечение их пропускной способности. Для предварительных расчетов допускается использовать таблицу 6.6.

Т а б л и ц а 6.6 – Пропускная способность участка разгона

Уровень удобства движения на главной дороге	Интенсивность движения на правой полосе главной дороги, прив. авт./ч	Пропускная способность одной полосы разгона, прив. авт./ч
А	400	900
В	700	750
С, D	900	700

6.79 Длину участков разгона L_p переходно-скоростных полос на участках примыкания транспортных потоков следует принимать в соответствии с таблицей 6.7.

Т а б л и ц а 6.7 – Наименьшая длина участка разгона

Расчетная скорость основного направления, км/ч	Длина участка разгона L_p , м
150	250
120	
100	220
80	200
60	180

П р и м е ч а н и е – При интенсивности грузового движения в пределах примыкающего съезда более 40 % длину участка разгона переходной-скоростной полосы следует принимать 400 м.

6.80 Длину участков отгона $L_{отг}$ переходной-скоростных полос на участках примыкания транспортных потоков следует принимать в соответствии с таблицей 6.8.

Т а б л и ц а 6.8 – Длина участков отгона переходной-скоростных полос

Категория дороги	Длина отгона, м
IA	120
IB, IB, II	80
III	60
IV	30

6.81 Ширину полос движения переходной-скоростных полос на участках примыкания транспортных потоков следует принимать равной ширине смежной с ней полосы движения съезда или основного направления.

Требования к проектированию участков разделения транспортных потоков (переходной-скоростных полос торможения)

6.82 Проектное решение участков разделения транспортных потоков должно обеспечивать достаточную пропускную способность, а также распознаваемость съезда водителями транспортных средств. Расположение участков разделений транспортных потоков от основных направлений (главной и второстепенной автомобильной дороги) следует осуществлять с правой стороны по ходу движения.

6.83 Распознаваемость участков разделения транспортных потоков следует обеспечивать путем устройства полос торможения параллельного типа длиной L_c , а также надлежащей расстановкой указателей направления в соответствии с ГОСТ Р 52289.

6.84 Полосы торможения типа С.1, представленные на рисунке Е.2, а, следует применять при интенсивности поворачивающего транспортного потока не более указанного в таблице 6.9 и неизменном числе полос основного направления движения.

Т а б л и ц а 6.9 – Пропускная способность участков разделения транспортных потоков

Уровень удобства движения	Пропускная способность, прив. авт./ч, по типам участков разделения транспортных потоков	
	С.1, С.4, С.5, С.6	С.2, С.3
А	400	600
В	900	1400
С	1400	2300

6.85 Полосы торможения типа С.2, представленные на рисунке Е.2, б, следует применять при интенсивности поворачивающего транспортного потока не более указанного в таблице 6.9 и неизменном числе полос основного направления движения.

Полосы торможения типа С.3, представленные на рисунке Е.2, в, следует применять при интенсивности поворачивающего транспортного потока не более указанного в таблице 6.9 на двухполосных и многополосных съездах и необходимости снижения числа полос основного направления на одну полосу движения.

Тип разделения транспортных потоков С.4, представленный на рисунке Е.2, г, следует применять при интенсивности поворачивающего транспортного потока не более указанного в таблице 6.9 и снижении числа полос на основном направлении на одну полосу движения.

Тип разделения транспортных потоков С.5, представленный на рисунке Е.2, д, следует применять при интенсивности поворачивающего транспортного потока более указанного в таблице 6.9 и снижении числа полос на основном направлении на одну полосу движения.

Тип разделения транспортных потоков С.6, представленный на рисунке Е.2, е, следует применять при интенсивности поворачивающего транспортного потока более указанного в таблице 6.9 и необходимости снижения числа полос на основном направлении на две полосы движения.

6.86 Длину участков торможения переходно-скоростных полос следует принимать в соответствии с таблицей 6.10.

Т а б л и ц а 6.10 – Длина участков торможения переходно-скоростных полос

Расчетная скорость движения на съезде, км/ч	Длина участка торможения L_T , м, при расчетной скорости движения основного направления V_p , км/ч				
	60	80	100	120	150
30	70	90	160	240	250
40		70	130	210	
50			90	180	
60			70	130	240
70		80		180	
80		70	180		

6.87 Длину участков отгона $L_{отг}$ переходно-скоростных полос на участках разделения транспортных потоков следует принимать в соответствии с таблицей 6.8.

6.88 Ширину переходно-скоростных полос на участках разделения транспортных потоков следует принимать равной ширине смежной с ней полосы движения съезда или основного направления.

6.89 Полосы торможения для левых поворотов на пересечениях и примыканиях в одном уровне дорог категорий II и III рекомендуется предусматривать с устройством направляющих островков, располагаемых в одном уровне с прилегающими полосами и выделяемых разметкой.

Требования к проектированию участков переплетения транспортных потоков

6.90 Участки переплетения транспортных потоков следует устраивать при необходимости одновременной встречной смены полос движения автомобилями, движущимися по соседним полосам проезжей части.

6.91 На транспортных развязках типа «клеверный лист», устраиваемых на автомагистралях и скоростных дорогах при расчетной скорости 100 км/ч и более, следует предусматривать коллекторно-распределительную проезжую часть или коллекторно-распределительную дорогу.

6.92 Ширину полосы движения на участках переплетения следует принимать равной ширине смежной с ней полосы движения основного направления.

6.93 Длину участков переплетения транспортных потоков следует назначать в соответствии с расчетом их пропускной способности.

7 Земляное полотно

7.1 Земляное полотно должно быть запроектировано и возведено с учетом категории дороги, типа дорожной одежды, высоты насыпи и глубины выемки, свойств грунтов, используемых в земляном полотне, условий производства работ по возведению полотна, природных условий района строительства и особенностей инженерно-геологических условий участка строительства, опыта эксплуатации дорог в данном районе, исходя из обеспечения требуемых прочности, устойчивости и стабильности как самого земляного полотна, так и дорожной одежды при наименьших затратах на стадиях строительства и эксплуатации, а также при максимальном сохранении ценных земель и наименьшем ущербе окружающей природной среде.

7.2 Земляное полотно включает следующие элементы:

- верхнюю часть земляного полотна (рабочий слой);
- тело насыпи (с откосными частями);
- основание насыпи;
- основание выемки;
- откосные части выемки;
- устройства поверхностного водоотвода;
- устройства для понижения или отвода грунтовых вод (дренаж);
- поддерживающие и защитные геотехнические устройства и конструкции, предназначенные для защиты земляного полотна от опасных геологических процессов (эрозии, абразии, селей, лавин, оползней и т. п.).

7.3 Природные условия района строительства характеризуются комплексом погодноклиматических, инженерно-геологических (включая геоморфологические), гидрологических и геокриологических факторов. Для первоначальной оценки природных условий района строительства следует использовать дорожно-климатическое районирование территории в соответствии с приложением Б.

Особенности гидрологических и инженерно-геологических условий участка трассы следует оценивать в связи с типом местности по условиям увлажнения территории (таблица В.1 приложения В), гидрологическими и мерзлотными условиями и процессами, включая воздействие техногенных факторов (с учетом освоенности территории), геоморфологическими особенностями (рельефом) и др.

По условиям увлажнения верхней толщии грунтов различают три типа местности:

- 1-й – сухие участки;
- 2-й – сырые участки с избыточным увлажнением в отдельные периоды года;
- 3-й – мокрые участки с постоянным избыточным увлажнением.

7.4 Параметры конструкции земляного полотна назначаются с применением:

- широко апробированных и не требующих дополнительного обоснования специальными расчетами решений, соответствующих настоящему своду правил;
- индивидуальных конструктивных решений, требующих обоснования специальными расчетами.

Индивидуальные решения следует применять:

- для насыпей с высотой откоса более 12 м;
- для насыпей на участках временного подтопления, а также при пересечении постоянных водоемов и водотоков;

- для насыпей, сооружаемых на болотах глубиной более 4 м при наличии поперечных уклонов дна болота более 1:10;
 - для насыпей, сооружаемых на слабых основаниях (7.25);
 - при использовании в насыпях грунтов повышенной влажности;
 - при возвышении поверхностей покрытия над расчетным уровнем воды менее указанного в 7.11;
 - при использовании в насыпях прослоек из геосинтетических материалов (разделительных, армирующих, дренирующих, капилляропрерывающих, гидроизолирующих, теплоизолирующих и т. п.) для регулирования водно-теплового режима верхней части земляного полотна, а также при специальных поперечных профилях;
 - при сооружении насыпей на просадочных грунтах;
 - при сооружении насыпей из крупнообломочных грунтов размерами обломков более 0,2 м;
 - для выемок высотой откоса более 12 м в нескальных грунтах и более 16 м в скальных при благоприятных инженерно-геологических условиях;
 - для выемок в слоистых толщах, имеющих наклон пластов в сторону проезжей части;
 - для выемок, вскрывающих водоносные горизонты или имеющих в основании водоносный горизонт, а также в глинистых грунтах с показателем текучести более 0,5;
 - для выемок высотой откоса более 6 м в пылеватых грунтах в районах избыточного увлажнения, а также в глинистых грунтах и скальных размягчаемых грунтах, теряющих прочность и устойчивость в откосах под воздействием погодно-климатических факторов;
 - для выемок в набухающих грунтах при неблагоприятных условиях увлажнения;
 - для насыпей и выемок, сооружаемых в сложных инженерно-геологических условиях: на косогорах круче 1:3, на участках с наличием или возможностью развития склоновых процессов, оврагообразования, карста, наледи, вечной мерзлоты и т. п.;
 - при возведении земляного полотна с применением взрывов или гидромеханизации;
 - при сооружении периодически затопляемых дорог при пересечении водотоков;
- при применении теплоизолирующих слоев на участках многолетнемерзлых грунтов.
- Необходимо также предусматривать водоотводные, дренажные, поддерживающие, защитные и другие сооружения, обеспечивающие устойчивость земляного полотна в сложных условиях, а также участки сопряжения земляного полотна с мостами и путепроводами.

Грунты

7.5 Грунты по происхождению, составу, состоянию в природном залегании, набуханию, просадочности и степени цементации льдом подразделяются в соответствии с ГОСТ 25100. Типы и подтипы глинистых грунтов приведены в таблице В.2 приложения В, разновидности грунтов по характеру и степени засоления устанавливаются в соответствии с таблицей В.3 приложения В.

7.6 Грунты для рабочего слоя земляного полотна следует дополнительно подразделять по набухаемости, относительной просадочности и склонности к морозному пучению, а также по льдистости и просадочности при оттаивании в соответствии с таблицами В.4–В.10 приложения В.

Грунты для сооружения насыпей и рабочего слоя подразделяют по степени увлажнения, в соответствии с таблицей В.11 приложения В. При этом к грунтам с допустимой влажностью следует относить грунты, влажность которых соответствует требованиям таблицы В.12 приложения В.

Допускается применение общей и частной классификаций грунтов, содержащихся в ГОСТ 33063.

7.7 К особым грунтам следует относить: торфяные и заторфованные; сапропели; илы; иольдиевые глины; лессы; аргиллиты и алевролиты; мергели, глинистые мергели и мергелистые глины; трепел; тальковые и пиррофиллитовые; дочетвертичные глинистые грунты,

глинистые сланцы и сланцевые глины; черноземы; пески барханные; техногенные грунты (отходы промышленности).

7.8 К слабым следует относить связные грунты, имеющие прочность на сдвиг в условиях природного залегания менее 0,075 МПа (при испытании прибором вращательного среза) или модуль осадки более 50 мм/м при нагрузке 0,25 МПа (модуль деформации ниже 5,0 МПа).

К числу слабых грунтов также следует относить такие разновидности дисперсных связных грунтов, как органические разновидности (торфы, органосапропели), органоминеральные разновидности (органоминеральные сапропели, болотный мергель, заторфованные грунты) и минеральные разновидности (илы, мокрые солончаки, переувлажненные глинистые грунты, иольдиевые глины). При отсутствии данных испытаний к слабым грунтам следует относить торф и заторфованные грунты, илы, сапропели, глинистые грунты с коэффициентом консистенции свыше 0,5, иольдиевые глины, грунты мокрых солончаков.

7.9 К дренирующим следует относить грунты, имеющие при максимальной плотности при стандартном уплотнении по ГОСТ 22733 коэффициент фильтрации не менее 0,5 м/сут, определяемый по ГОСТ 25584.

7.10 Пески со степенью неоднородности менее 3 по ГОСТ 25100, а также мелкие пески с содержанием по массе не менее 90 % частиц размером 0,10–0,25 мм следует относить к однородным.

Рабочий слой земляного полотна

7.11 Для обеспечения устойчивости и прочности рабочего слоя земляного полотна и дорожной одежды возвышение поверхности покрытия над расчетным уровнем грунтовых вод, верховодки или длительно (более 30 сут) стоящих поверхностных вод, а также над поверхностью земли на участках с необеспеченным поверхностным стоком или над уровнем кратковременно (менее 30 сут) стоящих поверхностных вод должно соответствовать требованиям таблицы 7.1.

За расчетный уровень грунтовых вод следует принимать максимально возможный осенний (перед промерзанием) уровень за период между восстановлениями прочности дорожных одежд (капитальными ремонтами). В районах, где наблюдаются частые продолжительные оттепели, за расчетный принимают максимально возможный весенний уровень грунтовых вод за период между капитальными ремонтами. В районах с глубиной промерзания менее толщины дорожной одежды за расчетный уровень принимают максимальный возможный уровень грунтовых вод требуемой вероятности превышения в период его сезонного максимума. Положение расчетного уровня грунтовых вод устанавливают по данным разовых краткосрочных замеров на период изысканий и прогнозов. При отсутствии указанных данных, а также при наличии верховодки за расчетный допускается принимать уровень, определяемый по верхней линии оgleения грунтов.

Возвышения поверхности покрытия дорожной одежды над уровнем грунтовых вод или уровнем поверхностных вод в слабо- и среднесоленых грунтах следует увеличивать на 20 % (для суглинков и глин – 30 %), а при сильнозасоленных грунтах – 40 %–60 %.

В районах постоянного искусственного орошения возвышение поверхности покрытия над зимне-весенним уровнем грунтовых вод в зонах IV, V следует увеличивать на 0,4 м, а в зоне III – на 0,2 м.

При невозможности или нецелесообразности обеспечения требуемого возвышения должны быть предусмотрены меры по регулированию водно-теплового режима рабочего слоя (замена грунта, устройство прослоек, в том числе из геосинтетических материалов, и т. п.), обосновываемые расчетами.

Т а б л и ц а 7.1 – Наименьшее возвышение поверхности покрытия дороги

Грунт рабочего слоя	Наименьшее возвышение поверхности покрытия, м, в пределах дорожно-климатических зон
---------------------	---

	II	III	IV	V
Песок мелкий, супесь легкая крупная, супесь легкая	$\frac{1,1}{0,9}$	$\frac{0,9}{0,7}$	$\frac{0,75}{0,55}$	$\frac{0,5}{0,3}$
Песок пылеватый, супесь пылеватая	$\frac{1,5}{1,2}$	$\frac{1,2}{1,0}$	$\frac{1,1}{0,8}$	$\frac{0,8}{0,5}$
Суглинок легкий, суглинок тяжелый, глины	$\frac{2,2}{1,6}$	$\frac{1,8}{1,4}$	$\frac{1,5}{1,1}$	$\frac{1,1}{0,8}$
Супесь тяжелая пылеватая, суглинок легкий пылеватый, суглинок тяжелый пылеватый	$\frac{2,4}{1,8}$	$\frac{2,1}{1,5}$	$\frac{1,8}{1,3}$	$\frac{1,2}{0,8}$
<p>Примечание – В числителе – возвышение поверхности покрытия над уровнем грунтовых вод, верховодки или длительно (более 30 сут) стоящих поверхностных вод, в знаменателе – то же, над поверхностью земли на участках с необеспеченным поверхностным стоком или над уровнем кратковременно (менее 30 сут) стоящих поверхностных вод.</p>				

7.12 Возвышение отметки оси поверхности покрытия на участках насыпей, сооружаемых с откосами круче, чем 1:1,5, а также с бермами, при необходимости, следует уточнять на основе расчета.

7.13 Минимальное возвышение отметки поверхности покрытия в дорожно-климатической зоне I устанавливаются на основе теплотехнических расчетов (7.49), но не менее норм для дорожно-климатической зоны II согласно таблице 7.1.

7.14 При наличии в рабочем слое различных грунтов возвышение следует назначать по грунту, для которого требуется возвышение имеет наибольшее значение.

7.15 Рабочий слой на глубину 1,2 м от поверхности цементобетонных и на глубину 1 м асфальтобетонных покрытий в дорожно-климатической зоне II и на 1 и 0,8 м соответственно в дорожно-климатической зоне III должен состоять из непучинистых или слабопучинистых грунтов. При использовании в пределах 2/3 глубины промерзания грунтов групп III–V по пучинистости (таблицы В.6 и В.7 приложения В) при назначении конструкции дорожной одежды величину морозного пучения проверяют расчетом по результатам испытаний. Для дорог в зонах II и III при глубине промерзания до 1,5 м допускается величину морозного пучения определять по таблице В.8 приложения В.

В условиях дорожно-климатических зон IV и V рабочий слой должен состоять из ненабухающих и непросадочных грунтов (таблицы В.4 и В.5 приложения В) на глубину 1 и 0,8 м от поверхности цементобетонного и асфальтобетонного покрытий соответственно.

Для дорог категорий I–III при толщине дорожных одежд 0,8–1,0 м и более мощность рабочего слоя назначается с учетом, чтобы расстояние от низа конструкции дорожной одежды до земляного полотна было не менее 0,5 м.

7.16 Степень уплотнения грунта рабочего слоя, определяемая значением коэффициента уплотнения, должна отвечать требованиям таблицы 7.2.

Таблица 7.2 – Наименьший коэффициент уплотнения грунта

Элементы земляного полотна	Глубина расположения слоя от поверхности покрытия, м	Наименьший коэффициент уплотнения грунта при типе дорожных одежд					
		капитальном			облегченном и переходном		
		в дорожно-климатических зонах					
		I	II, III	IV, V	I	II, III	IV, V
Рабочий слой	До 1,5	0,98–0,96	1,0–0,98	0,98–0,95	0,95–0,93	0,98–0,95	0,95
Неподтопляемая часть насыпи	Свыше 1,5 до 6	0,95–0,93	0,95	0,95	0,93	0,95	0,90
	Свыше 6	0,95	0,95	0,95	0,93	0,95	0,90

Подтопляемая часть насыпи	Свыше 1,5 до 6	0,96–0,95	0,98–0,95	0,95	0,95–0,93	0,95	0,95
	Свыше 6	0,96	0,98	0,98	0,95	0,95	0,95
В рабочем слое выемки ниже зоны сезонного промерзания	До 1,2	–	0,95	–	–	0,95–0,92	–
	До 0,8	–	–	0,95–0,92	–	–	0,90

Примечание – Большие значения коэффициента уплотнения грунта следует принимать при цементобетонных покрытиях и цементогрунтовых основаниях, а также при дорожных одеждах облегченного типа, меньшие значения – во всех остальных случаях.

В районах поливных земель при возможности увлажнения земляного полотна требования к плотности грунта для всех типов дорожных одежд принимают такими же, как указано в графах таблицы 7.2 для дорожно-климатических зон II и III.

Для земляного полотна, сооружаемого в районах распространения островной высокотемпературной вечной мерзлоты, коэффициенты уплотнения принимают, как для дорожно-климатической зоны II.

7.17 При сохранении стабильной плотности и влажности грунтов в дорожно-климатических зонах II и III допускается при обосновании более значительное уплотнение верхней части рабочего слоя земляного полотна для использования в качестве нижнего конструктивного слоя дорожной одежды.

7.18 В зонах IV и V при технико-экономическом обосновании следует повышать плотность грунтов рабочего слоя земляного полотна по сравнению с таблицей 7.2 и предусматривать защиту грунта от влагонакопления и набухания в процессе эксплуатации дороги. Для зоны V следует повышать степень уплотнения (до 1–1,05) верхней части рабочего слоя толщиной 0,2–0,3 м. То же следует предусматривать на дорогах категории I во всех дорожно-климатических зонах.

7.19 Требуемую степень уплотнения крупнообломочных природных и техногенных грунтов в рабочем слое устанавливают по результатам пробного уплотнения.

7.20 Не допускается использовать в пределах рабочего слоя особые грунты (7.7), а также грунты с влажностью более нормальной (таблица В.11 приложения В) без их непосредственных испытаний.

7.21 При соблюдении требований 7.11–7.20 допускается применение табличных значений расчетной влажности (с учетом расчетной схемы увлажнения, таблица В.13 приложения В) и показателей механических свойств грунтов рабочего слоя при расчете дорожных одежд.

При обосновании нецелесообразности выполнения требований 7.11–7.20 обеспечение прочности и устойчивости рабочего слоя дорожной одежды допускается обеспечивать выполнением следующих мероприятий:

- устройство морозозащитного слоя;
- регулирование водно-теплового режима земляного полотна с помощью гидроизолирующих, теплоизолирующих, дренирующих или капилляропрерывающих прослоек из нетканого геотекстиля и геокомпозитов по ГОСТ Р 56419;
- укрепление и улучшение грунта рабочего слоя с использованием вяжущих, гранулометрических добавок и др.;
- применение армирующих прослоек из геосинтетических материалов по ГОСТ Р 56338;
- понижение уровня подземных вод с помощью дренажа;
- применение специальных поперечников земляного полотна в целях его защиты от поверхностной воды (уположенные откосы, бермы);
- сооружение дорожных одежд с техническим перерывом или в две стадии.

Указанные мероприятия назначают на основе технико-экономических расчетов.

7.22 Рабочий слой проектируют в комплексе с дорожной одеждой для получения наиболее оптимальных решений.

Расчетные характеристики грунтов рабочего слоя определяют с учетом расчетной схемы увлажнения, устанавливаемой по таблице В.13 приложения В.

Насыпи

7.23 Для устройства насыпей ниже границы рабочего слоя разрешается с учетом [3] и санитарных требований применять грунты и отходы промышленности, устойчивые под воздействием погодно-климатических факторов (циклов увлажнения-высушивания, промерзания-оттаивания). Грунты, а также отходы промышленного производства, изменяющие прочность и устойчивость под воздействием этих факторов и нагрузок с течением времени, в том числе особые грунты, допускается применять с ограничениями, обосновывая их применение результатами испытаний и расчетов. В необходимых случаях предусматривают конструктивные меры по защите неустойчивых грунтов от воздействия погодно-климатических факторов.

7.24 Участок сопряжения насыпи с мостом на длине попереху не менее высоты насыпи плюс 2 м (считая от устоя) и понизу не менее 2 м необходимо возводить из непучинистых дренирующих грунтов.

7.25 Насыпи возводят с учетом несущей способности основания. Основания разделяют на прочные и слабые.

Расчеты устойчивости основания насыпей на слабых грунтах выполняют на расчетную нагрузку АК. Для насыпи с высотой откоса более 12 м проверяют устойчивость откосов. В качестве расчетной нагрузки принимают нагрузку НК. Коэффициент устойчивости насыпей следует принимать $K_{тр} \geq 1,3$.

7.26 Предельную крутизну откосов насыпей на прочном основании назначают в соответствии с таблицей 7.3.

Т а б л и ц а 7.3 – Наибольшая крутизна откосов насыпей

Грунты насыпи	Наибольшая крутизна откосов при высоте откоса насыпи, м		
	До 6	До 12	
		в нижней части (0–6)	в верхней части (6–12)
Глыбы из слабыветривающихся пород	1:1–1:1,3	1:1,3–1:1,5	1:1,3–1:1,5
Крупнообломочные и песчаные (за исключением мелких и пылеватых песков)	1:1,5	1:1,5	1:1,5
Песчаные мелкие и пылеватые, глинистые и лессовые	$\frac{1:1,5}{1:1,75}$	$\frac{1:1,75}{1:2}$	$\frac{1:1,5}{1:1,75}$
<p>Примечания</p> <p>1 В знаменателе даны значения для пылеватых разновидностей грунтов в дорожно-климатических зонах II и III и для однородных мелких песков.</p> <p>2 Высота откоса насыпи определяется разностью отметок верхней и нижней бровок откоса. При наличии косогорности высота откоса насыпи определяется разностью отметок верхней и нижней бровок низового откоса.</p> <p>3 Наибольшую крутизну откоса насыпей из мелких барханных песков в районах с засушливым климатом назначают 1:2 независимо от высоты.</p>			

7.27 Крутизну откосов насыпей высотой до 3 м на дорогах категорий I–III назначают с учетом обеспечения безопасного съезда транспортных средств в аварийных ситуациях, как правило, не круче 1:4, а для дорог категории IV при высоте откоса насыпи до 2 м – не круче 1:3. На участках ценных сельскохозяйственных угодий, а также в условиях городской

застройки допускается увеличение крутизны откосов до предельных значений, приведенных в таблице 7.3, с разработкой мероприятий по обеспечению безопасности движения (устройство ограждений и др.).

7.28 Крутизна откосов насыпей, приведенная в 7.26 и 7.27, рассчитана на возможность их укрепления методом травосеяния или одерновки.

7.29 В случае использования в насыпях на слабых основаниях и в подтопляемых насыпях связных грунтов повышенной влажности крутизну откосов назначают на основе расчетов.

7.30 Фактический объем требуемого для насыпей из резервов грунта V_{ϕ} определяют по формуле

$$V_{\phi} = Vk_1, \quad (7.1)$$

где V – объем насыпи, м³;

k_1 – коэффициент относительного уплотнения (отношение требуемой плотности грунта в насыпи, устанавливаемой с учетом таблицы 7.2, к его плотности в резерве или карьере, устанавливаемой при изысканиях). Ориентировочно коэффициент относительного уплотнения допускается принимать по таблице В.14 приложения В.

7.31 К насыпям на слабых основаниях предъявляются дополнительные требования:

- боковое выдавливание слабого грунта в основании насыпи в период эксплуатации должно быть исключено;

- интенсивная часть осадки основания должна завершиться до устройства покрытия (исключение допускается при применении сборных покрытий в условиях двухстадийного строительства);

- упругие колебания насыпей на торфяных основаниях при движении транспортных средств не должны превышать величины, допустимой для данного типа дорожной одежды.

Устойчивость и осадки основания насыпи, а также ее упругие колебания прогнозируют на основе расчетов.

Примечания

1 За завершение интенсивной части осадки допускается принимать момент достижения 90 %-ной консолидации основания или интенсивности осадки не более 2,0 см/год при дорожных одеждах капитального типа и 80 %-ной консолидации или интенсивности осадки не более 5,0 см/год при дорожных одеждах облегченного типа.

2 Допустимую интенсивность осадки разрешается уточнять на основе опыта эксплуатации дорог в тех или иных природных условиях.

7.32 Для насыпей из грунтов, влажность которых превышает допустимую (таблица В.12), предусматривают специальные мероприятия, обеспечивающие необходимую устойчивость земляного полотна. К числу таких мероприятий относят:

осушение грунтов как естественным путем, так и за счет обработки их активными веществами: негашеная известь, активные золы-уноса и др.;

ускорение консолидации грунтов повышенной влажности в нижней части насыпи (горизонтальные дренажи из зернистых или геосинтетических материалов – нетканых геотекстилей, дренажных матов, полимерных дренажных труб и др.) и предупреждение деформаций насыпей, связанных с их расползанием (уположение откосов и защита их от размыва, устройство горизонтальных прослоек из зернистых или армирующих геосинтетических материалов и т. д.).

Устройство покрытий дорожных одежд капитального и облегченного типов на таких насыпях предусматривают после завершения соответственно 90 % и 80 % консолидации грунта насыпи.

При влажности грунтов ниже 0,9 оптимальной предусматривают в проекте дополнительные меры по их уплотнению (доувлажнение, уплотнение более тонкими слоями и т. п.).

7.33 Для насыпей с высотой откосов более 12 м в зависимости от конкретных условий в целях обеспечения устойчивости насыпи и ее откосов следует определять расчетом:

- возможную осадку насыпи за счет ее доуплотнения под действием собственной массы и ход этой осадки во времени;
- очертание поперечного профиля, обеспечивающее устойчивость откосов насыпи;
- безопасную нагрузку на основание, исключая процессы бокового выдавливания грунта;
- величину и ход во времени осадки основания насыпи за счет его уплотнения под нагрузкой от массы насыпи.

7.34 Высоту насыпи на участках дорог, проходящих по открытой местности, по условию снегонезаносимости во время метелей определяют расчетом по формуле

$$h = h_s + \Delta h, \quad (7.2)$$

где h – высота незаносимой насыпи, м;

h_s – расчетная высота снегового покрова в месте, где возводится насыпь, с вероятностью превышения 5 %, м;

Δh – возвышение бровки насыпи над расчетным уровнем снегового покрова, необходимое для обеспечения ее незаносимости, м.

П р и м е ч а н и е – В случаях, когда Δh оказывается меньше возвышения бровки насыпи над расчетным уровнем снегового покрова по условиям снегоочистки Δh_{sc} (7.35), в формулу (7.2) вместо Δh вводится Δh_{sc} .

Возвышение бровки насыпи над расчетным уровнем снегового покрова необходимо назначать, м, не менее:

- 1,2 – для дорог категории I;
- 0,7 – для дорог категории II;
- 0,6 – для дорог категории III;
- 0,5 – для дорог категории IV.

7.35 В районах, где расчетная высота снегового покрова превышает 1 м, необходимо проверять достаточность возвышения бровки насыпи над снеговым покровом по условию беспрепятственного размещения снега, сбрасываемого с дороги при снегоочистке, используя формулу

$$\Delta h_{sc} = 0,375 h_s B/a, \quad (7.3)$$

где Δh_{sc} – возвышение бровки насыпи над расчетным уровнем снегового покрова по условиям снегоочистки, м;

B – ширина земляного полотна, м;

a – расстояние отбрасывания снега с дороги снегоочистителем, м; для дорог с регулярным режимом зимнего содержания допускается принимать $a = 8$ м.

Выемки

7.36 Крутизну откосов выемок назначают в соответствии с таблицей 7.4.

Т а б л и ц а 7.4 – **Наибольшая крутизна откосов выемок**

Грунты	Высота откоса, м	Наибольшая крутизна откосов
Скальные:		
- слабовыветривающиеся	До 16	1:0,2
- легковыветривающиеся:		
- неразмягчаемые	До 16	1,05–1:1,5
- размягчаемые	До 6	1:1
	Свыше 6 до 12	1:1,5
Крупнообломочные	До 12	1:1–1:1,5
Песчаные, глинистые однородные твердой, полутвердой и тугопластичной консистенции	До 12	1:1,5

Пески мелкие барханные	До 2	1:4
	От 2 до 12	1:2
Лесс	До 12	$\frac{1:0,1-1:0,5}{1:0,5-1:1,5}$
<p>Примечания</p> <p>1 В числителе приведена крутизна откосов в засушливой зоне, в знаменателе – вне засушливой зоны.</p> <p>2 В скальных слабовыветривающихся грунтах допускаются вертикальные откосы.</p> <p>3 На территориях с закрепленной растительностью песками допускается наибольшую крутизну при высоте откоса до 12 м принимать 1:2.</p> <p>4 Высоту откоса выемки определяют разностью отметок верхней и нижней бровок откоса. В случае косогорности при пользовании настоящей таблицей в расчет берут верховой откос.</p>		

7.37 Выемки глубиной до 1 м в целях предохранения от снежных заносов предусматривают с крутизной откосов от 1:5 до 1:10 или разделанными под насыпь. Выемки глубиной от 1 до 5 м на снегозаносимых участках предусматривают с крутыми откосами (1:1,5–1:2) и дополнительными полками или обочинами шириной не менее 4 м.

7.38 Выемки глубиной более 2 м в мелких и пылеватых песках, переувлажненных глинистых грунтах, легковыветривающихся или трещиноватых скальных породах, в пылеватых лессовидных и лессовых породах, а также в многолетнемерзлых грунтах, переходящих при оттаивании в мягкопластичное состояние, предусматривают с закуветными полками. Ширину закуветных полок принимают при мелких и пылеватых песках равной 1 м, в случае остальных указанных грунтов при высоте откоса до 6 м – 1 м, при высоте откоса до 12 м (для скальных пород – до 16 м) – 2 м. Для дорог категорий I–III при сооружении выемок в легковыветривающихся скальных грунтах допускается предусматривать кювет-траншею шириной не менее 3 м и глубиной не менее 0,8 м.

Поверхности закуветных полок придается уклон 20–40 ‰ в сторону кювета. Уклон можно не предусматривать в случае скальных пород, а также песков в условиях засушливого климата.

На откосах выемок в нескальных грунтах крутизной 1:2 и круче и высотой более 6,0 м следует предусматривать устройство полок в целях придания дополнительной устойчивости откосам и обеспечения их обслуживания и ремонта. Полки следует располагать параллельно бровке дороги на высоте, как правило, половины наибольшей высоты откоса, но не более 6,0 м. При большей высоте откоса следует предусматривать устройство дополнительных полок на расстоянии 6,0 м между ними по высоте.

Следует учитывать возможность доступа на полки техники в целях обслуживания откосов (обкашивание, ремонт), для чего ширину полок следует назначать не менее 3,0 м.

7.39 Для выемок, не удовлетворяющих требованиям 7.36, а также проектируемых в сложных грунтово-геологических условиях выполняют расчеты по оценке общей и местной устойчивости откосов, разрабатывают мероприятия по ее обеспечению, включая назначение соответствующего поперечного профиля, выполняют устройство дренажей, защитных слоев, укрепление откосов геосинтетическими материалами (объемные георешетки, геоматы, габионы).

Земляное полотно в сейсмически опасных районах

7.40 Сейсмобезопасность земляного полотна автомобильной дороги необходимо обеспечивать в соответствии с требованиями СП 14.13330.

7.41 Конструкции земляного полотна на косогорах следует обосновывать соответствующими расчетами с учетом устойчивости косогора как в природном состоянии, так и после сооружения дороги.

На устойчивых горных склонах крутизной более 1:3 земляное полотно рекомендуется располагать на полке, врезанной в косогор. На склонах крутизной 1:10–1:5 земляное полотно следует устраивать в виде насыпи без устройства уступов в

основании. При крутизне склонов от 1:5 до 1:3 земляное полотно устраивают в виде насыпи, полунасыпи-полувыемки либо на полке. В основании насыпи и полунасыпи-полувыемки устраивают уступы шириной 3–4 м и высотой до 1 м. Уступы не устраиваются на склонах из дренирующих грунтов, а также из скальных слабовыветривающихся грунтов.

В необходимых случаях предусматривают комплексные мероприятия, обеспечивающие устойчивость земляного полотна и склона, на котором оно располагается (дренажные устройства, поверхностный водоотвод, защита от эрозии, подпорные сооружения, изменение очертания склона и т. д., в том числе с применением геосинтетических материалов и армогрунтовых конструкций).

Земляное полотно в лесисто-болотистой местности

7.42 Конструкцию земляного полотна на болотах назначают на основе технико-экономического сравнения вариантов, предусматривающих удаление болотных грунтов (включая взрывной метод) или их использование в качестве основания насыпи с принятием в необходимых случаях дополнительных мер по обеспечению устойчивости, снижению и ускорению осадок, а также исключению недопустимых упругих колебаний.

При глубине болот до 6 м и высоте насыпей до 3 м проектирование насыпи допускается вести на основе привязки типовых решений с учетом типа болота (приложение Г).

При использовании болотных грунтов в основании насыпи наряду с общими требованиями должны соблюдаться требования 7.31.

Нижнюю часть насыпей на болотах, погружающуюся ниже уровня поверхности болота и 0,5 м выше, следует отсыпать из дренирующих песчаных или крупнообломочных грунтов. Применение других грунтов, включая торф, должно быть обосновано расчетами. При применении конструкций с выторфовыванием требуемый объем грунта для насыпи назначают с учетом компенсации боковых деформаций стенок траншеи выторфовывания, определяемых расчетом.

7.43 Насыпи на затопляемых пойменных участках, пересечении водоемов и подходах к мостовым сооружениям предусматривают с учетом волнового воздействия, а также гидростатического и эрозийного воздействия воды в период подтопления. Для обеспечения возможности ремонта и укрепления откосов в период эксплуатации на таких участках при технико-экономическом обосновании допускается предусматривать устройство берм шириной не менее 4 м.

7.44 При устройстве насыпей на слабых основаниях назначают обосновываемые расчетами мероприятия, обеспечивающие возможность использования слабых грунтов в основании: уположение откосов, устройство боковых призм, временную перегрузку, регламентацию режима отсыпки насыпи, устройство вертикального дренажа, грунтовых виброуплотняемых свай-дрен, свайного основания, устройство легких насыпей, армирование насыпей геосинтетическими материалами (ткаными геотекстилями, плоскими и объемными георешетками, геокомпозитами и др.).

При сооружении насыпи на слабых грунтах, в том числе болотных, без их удаления и замены, в целях уменьшения величины осадки и для эффективной стабилизации насыпи устраивают в основании насыпи обойму или платформу из армирующих геосинтетических материалов по ГОСТ Р 56338.

7.45 При устройстве выемок в особых грунтах или насыпей с использованием особых грунтов предусматривают мероприятия по предохранению земляного полотна от деформаций (ограничение по расположению и толщине слоев из этих грунтов, устройство защитных слоев из устойчивых грунтов, разделяющие, армирующие, гидроизолирующие и другие прослойки из геосинтетических материалов и т. д.).

Земляное полотно в районах распространения засоленных грунтов

7.46 В районах распространения засоленных грунтов земляное полотно предусматривают с учетом степени засоления, определяемой в соответствии с таблицей В.3 приложения В.

Слабо- и средnezасоленные грунты допускается использовать в насыпях на основе расчетов.

Сильнозасоленные грунты допускается использовать в качестве материала насыпей, в том числе и рабочего слоя, на участках местности 1-го типа по условиям увлажнения при обязательном применении мер, направленных на предохранение рабочего слоя от большего засоления.

Применение избыточно засоленных грунтов следует обосновывать специальными расчетами с принятием необходимых мер по нейтрализации их отрицательных свойств.

Земляное полотно на участках мокрых солончаков устраивают с соблюдением требований к насыпям на слабых основаниях (7.31).

Земляное полотно в районах подвижных песков

7.47 Конструкция земляного полотна в районах подвижных песков должна обеспечивать условие минимальной заносимости песком. При этом предусматривают мероприятия по предохранению земляного полотна от выдувания и образования песчаных заносов на полосе шириной 50–150 м в зависимости от рельефа местности, скорости направления ветра, степени подвижности песков, зависящей от закрепления поверхности растительностью (таблица В.15 приложения В), зернового состава песка и других факторов.

При незаросшей и слабозаросшей поверхности песков земляное полотно предусматривают преимущественно в виде насыпей высотой 0,5–0,6 м, возводимых из резервов глубиной до 0,2 м. В пределах равнин и межбарханных понижений должны быть предусмотрены:

- вертикальное планирование территорий вдоль дороги шириной 15–40 м с каждой стороны земляного полотна;
- закрепление подвижных форм рельефа на ширину до 200 м за пределами полосы отвода.

Насыпи высотой более 1 м предусматривают с использованием песка из выемок или карьеров, размещаемых с подветренной стороны на расстоянии не менее 50 м от дороги.

Выемки глубиной до 2 м предусматривают раскрытыми с откосами не круче 1:10. При необходимости устройства водоотвода в выемке она должна быть разделана под насыпь с откосами не круче 1:4.

Выемки глубиной более 2 м предусматривают разделанными под насыпи высотой 0,3–0,4 м. При этом расстояние между подошвами внутреннего и внешнего откосов необходимо принимать равным 10–20 м в зависимости от силы и направления ветра и состава песка.

На участках с полuzаросшей и заросшей поверхностью обеспечивают максимальное сохранение растительности и естественного рельефа прилегающей местности. С этой целью насыпи следует предусматривать минимальной высоты без резервов. Выемки предусматривают минимальной ширины с откосами 1:2. При необходимости получения из выемки требуемого количества грунта для насыпей предусматривают уширение выемки.

Для обеспечения проезда технологического транспорта по земляному полотну предусматривают устройство защитного слоя из глинистого грунта или песка, укрепленного вяжущими или иными способами, толщиной 0,15–0,2 м либо укладку армирующей прослойки из рулонного геосинтетического материала и (или) объемных георешеток по ГОСТ Р 56338.

Земляное полотно на орошаемой территории

7.48 Земляное полотно на орошаемой территории рекомендуется предусматривать в виде насыпей с учетом воздействия оросительной системы на его водно-тепловой режим.

Расстояние между бровками канала водно-сборно-сбросовой сети и резерва или водоотводной канавы принимают не менее 4,5 м. Использование кюветов, нагорных и водоотводных канав в качестве распределителей не допускается.

В качестве расчетного горизонта грунтовых вод принимают наивысший многолетний уровень, а на вновь осваиваемых территориях – по перспективным данным органов водного хозяйства.

Земляное полотно на многолетнемерзлых грунтах

7.49 Конструкции земляного полотна в дорожно-климатической зоне I назначают с учетом температурного режима толщи грунтов и их физико-механических свойств, определяющих величину осадки основания насыпи при оттаивании в период эксплуатации.

Земляное полотно предусматривают на основе теплотехнических расчетов исходя из принципов направленного регулирования уровня залегания верхнего горизонта многолетнемерзлых грунтов в основании насыпи в период эксплуатации дороги.

7.50 Земляное полотно на участках залегания многолетнемерзлых грунтов предусматривают, руководствуясь одним из следующих принципов:

первый – обеспечения поднятия верхнего горизонта многолетнемерзлых грунтов не ниже подошвы насыпи и сохранение его на этом уровне в течение всего периода эксплуатации дороги;

второй – допущение оттаивания грунта деятельного слоя в основании насыпи в период эксплуатации дороги при условии ограничения осадок допустимыми пределами для конкретного типа покрытия;

третий – обеспечение предварительного оттаивания многолетнемерзлых грунтов и осушения дорожной полосы до возведения земляного полотна.

По первому принципу земляное полотно предусматривают на участках низкотемпературной многолетней мерзлоты, сложенной сильнопросадочными и глинистыми грунтами влажностью ниже границы текучести в деятельном слое при капитальном типе дорожных одежд, а также при проявлении на территории таких мерзлотных процессов и явлений, как бугры пучения, термокарст, морозобойное растрескивание, наличие в толще погребенных льдов различного генезиса и т. п.

Второй принцип применяют в качестве основного из конкурирующих вариантов, оцениваемых по технико-экономическим показателям.

Третий принцип используют на участках высокотемпературной многолетней мерзлоты островного распространения, когда возможны заблаговременное оттаивание многолетнемерзлых грунтов и осушение дорожной полосы.

7.51 На участке со скальными крупнообломочными и песчаными породами, не содержащими прослоек и линз льда, в том числе с высокотемпературной многолетней мерзлотой (как правило, островного распространения), а также на участках сезонного промерзания (при отсутствии многолетнемерзлых грунтов) земляное полотно предусматривают по нормам дорожно-климатической зоны II.

7.52 При проектировании по первому принципу положение верхнего горизонта многолетнемерзлых грунтов в основании обеспечивают назначением соответствующей высоты насыпи при применении традиционных дорожно-строительных материалов и устройством специальных прослоек из теплоизолирующих материалов (торфа, пенополистирола, шлака и т. п.) в основании и теле насыпи.

7.53 При проектировании по второму принципу высоту насыпи устанавливают по результатам теплофизических расчетов и расчета суммарной осадки основания и нестабильных слоев насыпи.

Допустимая суммарная осадка основания и нестабильных слоев насыпи приведена в таблице 7.5.

Т а б л и ц а 7.5 – Допустимая суммарная осадка основания и нестабильных слоев насыпи в период эксплуатации

Тип дорожной одежды и условия ее устройства	Допустимая суммарная осадка основания и нестабильных слоев насыпи в период эксплуатации, см, при толщине нестабильных слоев, м			
	0,5	1,0	1,5	2,0
Капитальные дорожные одежды со сборными железобетонными покрытиями, устраиваемые в одну стадию без технологического перерыва	2	4	6	10
Капитальные дорожные одежды с асфальтобетонными покрытиями, устраиваемые в один год с земляным полотном	4	8	12	20
Облегченные дорожные одежды	6	12	18	30
Переходные дорожные одежды	8	16	24	40

7.54 На участках прогнозируемых наледей в районах островного распространения многолетнемерзлых грунтов и глубокого сезонного промерзания земляное полотно должно устраиваться так, чтобы глубина промерзания основания насыпи не превышала промерзания грунтовой толщи в естественных условиях. При сплошном распространении многолетнемерзлых грунтов земляное полотно предусматривают совместно с противоналедными устройствами (мерзлотным грунтовым поясом, водонепроницаемым экраном и др.), активизирующими наледный процесс в удалении от полотна дороги.

7.55 Выемки допускается предусматривать на участках со скальными и щебенистыми грунтами при отсутствии линз и прослоек льда. В случае необходимости устройства выемок в условиях напластования грунтов неоднородного состава, переменного уровня водоносных горизонтов, при проявлении мерзлотных процессов, на сильнопросадочных грунтах могут быть предусмотрены: теплоизоляция откосов, конструктивные элементы из геосинтетических материалов, замена переувлажненных пылеватых глинистых грунтов песчаными или другими несвязными материалами, термоизолирующие слои в основании дорожной одежды и обеспечение надежного отвода воды из выемки. Принимаемые решения обосновывают расчетами. Мелкие выемки раскрывают или разделяют под насыпи.

7.56 В зависимости от рельефа, гидрогеологических и мерзлотно-грунтовых условий поверхностные и грунтовые надмерзлотные воды необходимо отводить от дорожного полотна за счет водоотводных канав, нагорных мерзлотных валиков и приоткосных берм, параметры которых устанавливают расчетом.

Земляное полотно в горной местности

7.57 Устройство земляного полотна (включая защитные, подпорные и удерживающие конструкции) на оползневых и оползнеопасных участках, а также в районах распространения селей, осыпей, лавин, карста, слабых грунтов, просадочных и набухающих грунтов и на участках влияния абразии и речной эрозии осуществляют на основе расчетов.

7.58 При обосновании в конструкциях земляного полотна допускается использовать прослойки из геосинтетических материалов (ГОСТ Р 56338, ГОСТ Р 56419), выполняющих армирующую, дренирующую, фильтрующую или разделяющую функцию:

- в основании насыпей на слабых грунтах;
- теле насыпей – для повышения устойчивости откосов; в качестве защитного фильтра в дренажных конструкциях; в качестве дрена, обеспечивающих отвод воды из водонасыщенного массива грунта; как разделяющую прослойку на контакте слоев грунта или зернистых материалов с различным гранулометрическим составом (препятствующую перемешиванию материалов слоев);
- основании технологических проездов на грунтах с низкой несущей способностью.

При разработке выемок в неблагоприятных грунтово-гидрологических условиях для обеспечения проезда строительной техники целесообразно предусматривать устройство

технологических прослоек из армирующего геосинтетического материала с засыпкой дренирующим грунтом.

Водоотводные устройства

7.59 Для предохранения земляного полотна от переувлажнения поверхностными водами и размыва, а также для обеспечения производства работ по сооружению земляного полотна предусматривают системы поверхностного водоотвода (планировку территории, устройство канав, лотков, быстротоков, испарительных бассейнов, поглощающих колодцев и т. д.). Дно канав должно иметь продольный уклон не менее 5 ‰ и в исключительных случаях – не менее 3 ‰.

Вероятность превышения расчетных паводков при сооружении водоотводных канав и кюветов принимают для дорог категорий I и II – 2 ‰, категории III – 3 ‰, категории IV – 4 ‰, а при возведении водоотводных сооружений с поверхности мостов и дорог – для дорог категорий I и II – 1 ‰, категории III – 2 ‰, категории IV – 3 ‰.

Наибольший продольный уклон водоотводных устройств определяют в зависимости от вида грунта, типа укрепления откосов и дна канавы с учетом допускаемой по размыву скорости течения. При невозможности обеспечения допустимых уклонов предусматривают быстротоки, перепады и водобойные колодцы.

На местности с поперечным уклоном менее 20 ‰ при высоте насыпи менее 1,5 м водоотводные канавы предусматривают с двух сторон земляного полотна.

На местности с поперечным уклоном, направленным в сторону земляного полотна, следует предусматривать сплошной продольный водоотвод на протяжении от каждого водораздела до мест, где возможен отвод воды в сторону от земляного полотна.

Испарительные бассейны допускается предусматривать в дорожно-климатических зонах IV и V. В качестве испарительных бассейнов допускается использовать местные понижения, выработанные карьеры и резервы глубиной не более 0,4 м. На участках, где под испарительный бассейн используется резерв, предусматривают насыпь с бермой.

7.60 Грунтовые и поверхностные воды, которые могут влиять на прочность и устойчивость земляного полотна или на условия производства работ, следует перехватывать или понижать дренажными устройствами.

7.61 Высоту насыпей и оградительных дамб у средних и больших мостов и на подходах к ним, а также насыпей на поймах назначают с таким расчетом, чтобы бровка земляного полотна возвышалась не менее чем на 0,5 м, а бровка незатопляемых регуляционных сооружений и берм – не менее чем на 0,25 м над расчетным горизонтом воды с учетом подпора и высоты волны с набегом ее на откос.

7.62 Бровка земляного полотна на подходах к малым мостам и трубам должна возвышаться над расчетным горизонтом воды, с учетом подпора, не менее чем на 0,5 м при безнапорном режиме работы сооружения и не менее чем на 1 м – при напорном и полупонапорном режимах.

Вероятность превышения паводка при устройстве насыпи на подходах к мостам следует принимать для дорог категорий I–III – 1 ‰, категории IV – 2 ‰, а на подходах к трубам следует принимать для дорог категории I – 1 ‰, категорий II и III – 2 ‰, категории IV – 3 ‰.

Укрепление земляного полотна, водоотводных сооружений и специальные геотехнические конструкции

7.63 Типы укрепления откосов земляного полотна и водоотводных сооружений должны отвечать требованиям работы укрепляемых сооружений, учитывать свойства грунтов, особенности погодного-климатических факторов, конструктивные особенности земляного полотна и обеспечивать возможность механизации работ и минимизации приведенных затрат на строительство и эксплуатацию. При назначении вида укрепления следует разрабатывать

варианты и учитывать условия и время производства работ по сооружению земляного полотна и его укреплению.

Подтопляемые откосы насыпей защищают от волнового воздействия соответствующими типами укреплений в зависимости от гидрологического режима реки или водоема.

При соответствующем технико-экономическом обосновании взамен укреплений допускается применять уположенные откосы. Крутизну устойчивого к водному воздействию откоса определяют расчетом в соответствии с положениями СП 39.13330 в зависимости от гидрологических и климатических условий района строительства и вида грунта насыпи. Ориентировочно крутизну устойчивого к водному воздействию откоса допускается принимать по таблице 7.6.

Т а б л и ц а 7.6 – Значения крутизны устойчивого к водному воздействию откоса

Грунт откоса	Крутизна откоса при высоте волны, м					
	0,1	0,2	0,3	0,4	0,5	0,6
Песок мелкий	1:5	1:7,5	1:10	1:15	1:20	1:25
Супесь легкая	1:4	1:7	1:10	1:15	1:20	1:20
Суглинок, глина	1:3	1:5	1:7,5	1:10	1:15	1:15

7.64 Для укрепления откосов используют геосинтетические материалы (объемные геоячейки, противозрозийные геоматы, габионы, георешетки с прямоугольными и гексагональными ячейками, геосетки, тканые геотекстилы и др.), которые могут выполнять функцию конструкции, защищающей откос от эрозии и армирующей дернину, функцию покрытия, улучшающего условия развития травяного покрова, ограждения, ограничивающего деформации грунта в приповерхностной зоне откоса, а также функцию обратного фильтра в укреплениях подтопляемых откосов сборными элементами или каменной наброской.

Тип геосинтетических материалов, применяемых для укрепления откосов, должен быть обоснован в проекте с учетом свойств геосинтетического материала и функций, отводимых для него в конструкции.

7.65 При устройстве защитных и удерживающих сооружений, применяемых при возведении земляного полотна, необходимо учитывать условия работы конструкции в период ее строительства и эксплуатации.

8 Дорожные одежды

8.1 Дорожная одежда должна соответствовать общим требованиям, предъявляемым к проезжей части дороги как транспортному сооружению.

Расчетная нагрузка должна быть указана в задании на проектирование. Если в задании на проектирование расчетная нагрузка не оговорена, то расчетную нагрузку следует принимать АК. Класс нагрузки К для нормативной нагрузки АК для автомобильных дорог следует принимать равным:

- с капитальными дорожными одеждами – 11,5 (115 кН);
- с облегченными и переходного типа дорожными одеждами – 10 (100 кН);
- для дорог с НИД – в соответствии с ГОСТ Р 58818.

Дорожную одежду всех полос проезжей части автомобильных дорог следует проектировать одной конструкции, рассчитанной для наиболее нагруженной полосы движения.

Эти требования надлежит обеспечивать выбором конструкции для дорожной одежды, соответствующих покрытий проезжей части, конструкции сопряжения проезжей части с обочинами и разделительной полосой и типов укреплений обочин, созданием ровной и шероховатой поверхности проезжей части и т. д.

8.2 Конструкцию дорожной одежды и вид покрытия принимают исходя из транспортно-эксплуатационных требований и категории проектируемой дороги с учетом интенсивности

движения и состава автотранспортных средств, климатических и грунтово-гидрологических условий, санитарно-гигиенических требований, а также обеспеченности района строительства дороги местными строительными материалами.

Перспективный период для выбора дорожных одежд принимают с учетом межремонтных сроков их службы.

При строительстве дорог в сложных инженерно-геологических условиях, когда сроки стабилизации земляного полотна существенно превышают установленные сроки строительства, допускается предусматривать стадийное устройство дорожной одежды.

8.3 Дорожные одежды могут состоять из одного или несколько слоев. При наличии нескольких слоев дорожные одежды состоят из покрытия, основания и дополнительных слоев основания.

По сопротивлению нагрузкам от автотранспортных средств и по реакции на климатические воздействия дорожные одежды подразделяют на одежды с жесткими покрытиями или слоями основания (далее – жесткие дорожные одежды) и на одежды с нежесткими покрытиями и слоями основания (нежесткие дорожные одежды).

8.4 Типы дорожных одежд, основные виды покрытий и оснований и область их применения приведены в таблице 8.1.

8.5 Дорожные одежды и толщины отдельных слоев должны обеспечивать безопасность дорожного движения, прочность, надежность, долговечность и морозоустойчивость всей конструкции.

8.6 При расчете дорожных одежд на прочность учитывают перспективную интенсивность движения автомобилей различных типов, которую следует приводить к интенсивности воздействия расчетной нагрузки на одну наиболее нагруженную полосу проезжей части.

В качестве расчетной следует применять нормативную нагрузку в случаях, если предполагается движение транспортных средств с осевой нагрузкой, превышающей нормативную более чем на 5 %, в количестве, не превышающем 5 % суммарной интенсивности движения грузовых автомобилей и автобусов.

Нормативную нагрузку назначают в соответствии с 8.1.

При приведении многоосных автомобилей к нормативной расчетной нагрузке осевые нагрузки учитывают с учетом взаимного влияния близкорасположенных осей транспортного средства. Методика расчета коэффициентов приведения приведена в нормативных документах по проектированию дорожных одежд.

Т а б л и ц а 8.1 – Основные виды покрытий дорожных одежд

Типы дорожных одежд	Основные виды покрытий	Область применения
Усовершенствованные покрытия		
Капитальные	Цементобетонные монолитные	На дорогах категорий IA, IB, IB, II, III
	Железобетонные, монолитные и сборные или из предварительно напряженного железобетона, армобетонные сборные и монолитные	
	Из асфальтобетонных смесей, в том числе щебеночно-мастичных	
Облегченные	Из асфальтобетонных смесей	На дорогах категории IV
	Из органоминеральных смесей	
	Из щебеночных (гравийных) материалов, обработанных органическим вяжущим	
Переходные покрытия		

Переходные	Из щебеночно-гравийно-песчаных смесей	На дорогах категории IV
	Из грунтов и малопрочных каменных материалов, укрепленных вяжущими	
	Из грунтов, укрепленных различными вяжущими и местными материалами	
	Из булыжного и колотого камня (мостовые)	

Дорожные одежды низшего типа конструируются и рассчитываются в соответствии с нормативными документами, регламентирующими проектирование дорожных одежд с низкой интенсивностью движения.

8.7 Дорожные одежды рассчитывают по трем условиям, обеспечивающим требуемый уровень надежности и долговечности конструкции: по прочности, морозоустойчивости и осушению.

При расчете дорожных одежд на прочность используют расчетные значения прочностных и деформационных характеристик материалов и грунта конструктивных слоев.

В качестве расчетных значений деформационных характеристик (модулей упругости) и прочностных характеристик (сцепление, угол внутреннего трения, растяжения при изгибе) принимают их табличные нормативные значения (среднеарифметические), установленные по результатам испытаний материалов.

8.8 Расчет на морозоустойчивость как жестких дорожных одежд, так и нежестких проводят для неблагоприятных грунтово-гидрологических условий. Расчет выполняют путем определения величины ожидаемого пучения грунта рабочего слоя земляного полотна и сравнения ее с допускаемой для данной конструкции величиной.

8.9 Расчет на осушение должен предусматривать определение толщины дренирующего слоя при заданном коэффициенте фильтрации материала слоя.

Расчет должен выполняться по принципу поглощения или по принципу осушения.

8.10 Требования к минимально допустимым значениям коэффициента сцепления предъявляются к покрытиям дорожных одежд усовершенствованного капитального и облегченного типов, выполненных с применением вяжущих материалов и находящихся в мокром состоянии. Минимально допустимое значение коэффициента сцепления колеса автомобиля с покрытием должно быть не менее 0,3 в соответствии с требованиями ГОСТ Р 50597.

8.11 Для достижения стабильных во времени значений коэффициентов сцепления дорожных покрытий, отвечающих требованиям ГОСТ Р 50597, при их строительстве рекомендуется обеспечивать следующие значения:

- на дорогах с расчетной скоростью движения от 100 до 120 км/ч – не ниже 0,35;
- на дорогах с расчетными скоростями движения более 120 км/ч – не ниже 0,40.

8.12 Коэффициент сцепления дорожного покрытия определяется как отношение силы трения, возникающей при продольном скольжении заблокированного колеса, оборудованного специальной шиной с гладким протектором размером 165-13/6.45-13, по искусственно увлажненному дорожному покрытию, к силе вертикального давления колеса. Измерения должны проводиться при силе вертикального давления $(3 \pm 0,1)$ кН, при толщине слоя воды перед скользящим колесом $(1 \pm 0,2)$ мм, при движении колеса со скоростью (60 ± 2) км/ч.

Примечание – Коэффициенты сцепления определяются динамометрическими приборами типа ПКРС-2У. При использовании других приборов (в частности, портативных) их показания должны быть приведены к показаниям динамометрических приборов, воспроизводящих указанные выше условия измерений.

Шероховатость покрытия, обеспечивающая требуемые значения коэффициента сцепления, достигается применением каменных материалов, устойчивых к шлифующему воздействию автомобильных шин, в том числе устройством покрытий из щебеночно-мастичных асфальтобетонных смесей, созданием шероховатых слоев износа, а также специальной отделкой поверхности цементобетонных покрытий.

8.13 Продольная ровность покрытия по полосам движения проезжей части должна соответствовать ГОСТ Р 50597.

Жесткие дорожные одежды

8.14 К жестким дорожным одеждам следует относить одежды, имеющие:

- цементобетонные монолитные покрытия;
- асфальтобетонные покрытия на основаниях из цементобетона;
- сборные покрытия из железобетонных или предварительно напряженных железобетонных и армобетонных плит.

8.15 Расчет на прочность покрытий из монолитного цементобетона проводят с учетом величины и повторяемости суммарных напряжений от нагрузок автомобилей и температуры с учетом требований ГОСТ 27751.

Расчет жестких дорожных одежд на прочность должен включать расчет монолитного покрытия и расчет подстилающего грунта и малосвязных конструктивных слоев по условию сдвигоустойчивости.

8.16 Толщину бетонных покрытий назначают по расчету с учетом вида оснований, но не менее приведенной в таблице 8.2.

Т а б л и ц а 8.2 – Требования к толщине бетонных покрытий

Вид основания	Толщина покрытия, см, по категориям дорог		
	I	II – III	IV
Бетонное или из каменных материалов и грунтов, обработанных неорганическими вяжущими	22	20	18
Щебеночные и гравийные	–	22	18
Песчаные, песчано-гравийные	–	–	18

8.17 В бетонном покрытии предусматривают поперечные и продольные швы. К поперечным относятся швы расширения, сжатия и рабочие. Расположение швов определяется с учетом климатических и технологических особенностей условий строительства. Пересечение продольных и поперечных швов рекомендуется предусматривать под прямым углом.

8.18 Покрытия из сборных железобетонных плит на автомобильных дорогах предусматривают для сложных природных условий или при высоких насыпях, когда трудно обеспечивать стабильность земляного полотна.

8.19 В основаниях из бетона класса В12,5 ($B_{тb}2,0$) и выше необходимо предусматривать продольные и поперечные швы сжатия и расширения.

8.20 Конструкции дорожных одежд со сборным покрытием из железобетонных и армобетонных плит допускается принимать на основе технико-экономических обоснований в районах со сложными инженерно-геологическими, гидрогеологическими и климатическими условиями с учетом ГОСТ 27751.

8.21 Плиты сборного покрытия принимают по типовым проектам или по условиям прочности и трещиностойкости на действие колесной нагрузки и собственной массы плит при подъеме их за монтажные устройства и при укладке в штабеля и на транспортные средства.

8.22 Под сборные покрытия, укладываемые на песчаное основание, целесообразно устраивать сплошную прослойку из полотен геотекстиля по ГОСТ Р 56419 на всю ширину покрытия с запасом по 0,5 м с каждой стороны и выпусками шириной 0,75 м от поперечных швов покрытия на откосы. При ширине плит более 1,5 м допускается устройство прослоек из полос геотекстиля шириной не менее 0,75 м под швами и кромками покрытия.

При технико-экономическом обосновании песчаное основание следует армировать объемными геоячейками, щебеночное (гравийное) и щебеночно(гравийно)-песчаное –

геоячейками и георешетками с гексагональными и прямоугольными ячейками по ГОСТ Р 56338.

8.23 На дорогах категорий I–III с насыпями высотой более 3 м из крупнообломочных грунтов с размерами обломков более 0,2 м, с насыпями на болотах при частичном выторфовывании высотой более 5 м из любых грунтов, у путепроводов через железные дороги в пределах до 200 м независимо от высоты насыпи, а также на участках дорог, где ожидаются неравномерные осадки земляного полотна, рекомендуется устраивать цементобетонные покрытия, армированные металлическими сетками.

8.24 При конструировании жестких дорожных одежд с верхним слоем из асфальтобетона должны быть предусмотрены мероприятия, обеспечивающие замедление процесса возникновения отдельных температурных трещин в покрытии, в том числе с использованием армирующих геосеток и геокомпозитов по ГОСТ Р 55029.

Нежесткие дорожные одежды

8.25 К нежестким следует относить все конструкции дорожных одежд, не отвечающие признакам, указанным в 8.14. Нежесткие дорожные одежды капитального и облегченного типов с усовершенствованным покрытием предусматривают с таким расчетом, чтобы за расчетный срок службы конструкции возникающие деформации и разрушения могли быть устранены плановыми ремонтами исключительно покрытия.

8.26 Дорожные одежды на перегонах рассчитывают на кратковременное многократное действие подвижных нагрузок, используя прочностные и деформационные характеристики материалов и грунтов при многократном приложении нагрузки длительностью 0,1 с.

Дорожные одежды на остановках и остановочных полосах, расположенных на обочинах, перекрестках, на съездах транспортных развязок и подходах к пересечениям с железнодорожными путями, должны быть дополнительно проверены на однократное нагружение длительностью не менее 10 мин с использованием статических значений расчетных параметров.

Для дорожных одежд укрепленных полос обочин, парковок, а также тротуаров, пешеходных улиц и площадей в городах расчет выполняют только на однократное нагружение длительностью не менее 10 мин.

Расчет на прочность на однократное нагружение выполняют по условию сдвигоустойчивости в грунте и слабосвязных материалах.

8.27 Расчет нежестких дорожных одежд капитального и облегченного типов при кратковременном действии нагрузки следует выполнять по трем критериям прочности:

- допускаемому упругому прогибу;
- условию сдвигоустойчивости подстилающего грунта и малосвязных конструктивных слоев;
- сопротивлению монолитных слоев покрытия и промежуточных монолитных слоев основания усталостному разрушению на растяжение при изгибе.

Превышение значения одного из критериев (имеющего минимальное значение) должно быть не более 5 % при условии выполнения остальных критериев прочности.

Переходные дорожные одежды рассчитывают по двум критериям:

- допускаемому упругому прогибу;
- условию сдвигоустойчивости подстилающего грунта и малосвязных конструктивных слоев.

8.28 Напряжения и деформации нежестких дорожных одежд и земляного полотна под действием расчетной нагрузки определяют с применением методов теории упругости для слоистого полупространства с учетом расчетных условий на контактах слоев. Допускается приводить многослойные дорожные одежды и земляное полотно к двум- и трехслойным расчетным моделям.

8.29 Независимо от результатов расчета на прочность дорожной одежды толщины конструктивных слоев в уплотненном состоянии следует принимать не менее 2-кратного

размера наиболее крупной фракции применяемого минерального материала и не менее приведенных в таблице 8.3.

Т а б л и ц а 8.3 – **Минимальные толщины конструктивных слоев дорожных одежд**

Материал покрытий и других слоев дорожных одежд	Минимальная толщина слоя, см
Асфальтобетон и щебеночно-мастичный асфальтобетон (с номинально максимальным размером зерен не более 11,2 мм)	4
Асфальтобетон и щебеночно-мастичный асфальтобетон (с номинально максимальным размером зерен более 11,2 мм)	Не менее 2,5-кратного номинального максимального размера зерен минерального материала
Щебеночные (гравийные) материалы, обработанные органическим вяжущим	8
Щебеночные (гравийные) материалы, обработанные неорганическим вяжущим	8
Щебеночные (гравийные) материалы, обработанные комплексным вяжущим	8
Щебень, обработанный органическим вяжущим по способу пропитки	8
Щебеночные и гравийные материалы, не обработанные вяжущим на песчаном основании	15
Щебеночные и гравийные материалы, не обработанные вяжущим на прочном основании (каменном или из укрепленного грунта)	8
Грунты, обработанные органическими или неорганическими вяжущими	10
Песок	20
П р и м е ч а н и е – Минимальную толщину слоев из асфальтобетона рекомендуется округлять до 0,5 см в большую сторону.	

В случае укладки каменных материалов на пылеватые связные грунты предусматривают прослойку из геосинтетических материалов (тканые и нетканые геотекстилы, геокомпозиты по ГОСТ Р 56419) или прослойку толщиной не менее 10 см из песка, высевок, укрепленного грунта или других водостойчивых материалов.

8.30 В районах сезонного промерзания грунтов на дорогах с капитальными и облегченными дорожными одеждами, находящихся в неблагоприятных грунтово-гидрологических условиях, наряду с обеспечением требуемой прочности следует предусматривать противопучинные мероприятия, гарантирующие достаточную морозоустойчивость дорожной одежды и земляного полотна в соответствии с 7.15.

8.31 Противопучинные мероприятия не требуются:

- в районах с глубиной промерзания менее 0,6 м;
- при земляном полотне, рабочий слой которого отвечает требованиям 7.9;
- когда необходимая по условиям прочности толщина дорожной одежды превышает

$\frac{2}{3}$ глубины промерзания.

8.32 Толщину теплоизоляционных слоев разного назначения (для полного предотвращения промерзания земляного полотна или для ограничения глубины промерзания его допустимыми пределами) определяют теплотехническим расчетом.

8.33 На участках земляного полотна из связных грунтов и пылеватых песков предусматривают дренирующие слои с водоотводящими устройствами в основаниях и дополнительных слоях, выполненных из традиционных зернистых (пористых) материалов в сочетании с нетканым геотекстилем в качестве разделяющей прослойки, в следующих случаях:

- в дорожно-климатической зоне II – при всех схемах увлажнения рабочего слоя земляного полотна (7.22);

- в дорожно-климатической зоне III – при 2-й и 3-й схемах увлажнения рабочего слоя;

- в зонах IV и V – при 3-й схеме увлажнения рабочего слоя.

Необходимость устройства дренирующих слоев на участках дорог, где основания или дополнительные слои дорожной одежды выполнены из грунтов и каменных материалов, обработанных вяжущими, устанавливается расчетом на осушение.

Толщину дренирующего слоя, необходимый коэффициент фильтрации, гранулометрический состав и другие требования к материалам, используемым для его устройства, устанавливают расчетом в зависимости от количества воды, поступающей в основание проезжей части, способа ее отвода, длины пути фильтрации и других факторов.

8.34 При расчете дорожной одежды на остановочных полосах и при необходимости расчета укрепленных полос обочин в качестве расчетной интенсивности движения рекомендуется принимать не менее 1/3 расчетной интенсивности, приходящейся на крайнюю правую полосу проезжей части. В качестве расчетной нагрузки принимают ту же нагрузку, что и при расчете дорожных одежд проезжей части.

8.35 Покрытия на краевой полосе обочин (0,5–0,75 м), краевой полосе разделительной полосы и места разворотов на разделительной полосе следует устраивать по типу дорожной одежды на основной проезжей части.

Дорожную одежду на остановочной полосе на дорогах категории I рекомендуется устраивать по типу дорожных одежд проезжей части.

Укрепленные полосы обочин на дорогах категорий II–IV укрепляют в зависимости от категории дороги, грунтов земляного полотна и особенностей климата.

Для предохранения обочин и откосов земляного полотна от размыва на участках дорог с продольными уклонами более 30 %, с насыпями высотой более 4 м, в местах вогнутых кривых в продольном профиле предусматривают устройство продольных лотков и других сооружений для сбора и отвода стекающей с проезжей части воды.

8.36 Разделительные полосы сопрягают с проезжей частью путем устройства на разделительной полосе краевых полос, расположенных в одном уровне с проезжей частью. Остальную часть разделительной полосы укрепляют засевом трав и, в зависимости от местных условий, посадкой кустарников (сплошной или в виде поперечных полос – кулис), располагаемых на расстоянии не менее 1,75 м от кромки проезжей части.

Материалы для дорожных одежд

8.37 Для цементобетонных покрытий и оснований следует применять тяжелый и мелкозернистый бетоны по ГОСТ 26633. Классы бетона по прочности принимают по таблице 8.4.

Т а б л и ц а 8.4 – Минимальные проектные классы бетона по прочности

Конструктивный слой дорожной одежды	Минимальные проектные классы по прочности	
	на растяжение при изгибе B_{tb}	на сжатие B
Монолитное покрытие	4,0	30
Монолитное основание	1,2	7,5
Сборное покрытие (основание)	3,6	25
<p>П р и м е ч а н и я</p> <p>1 Классы бетона по прочности устанавливают в возрасте 28 сут твердения в нормальных условиях.</p> <p>2 Продолжительность ухода за бетоном должна быть предусмотрена в течение всего процесса твердения до момента формирования бетона с требуемыми свойствами, но не менее 28 сут.</p> <p>3 Минимальный расход цемента в бетоне принимают согласно ГОСТ 26633.</p>		

Минимальную проектную марку бетона по морозостойкости следует принимать по таблице 8.5.

Т а б л и ц а 8.5 – Минимальные проектные марки бетона по морозостойкости

Конструктивный слой дорожной одежды	Минимальные проектные марки бетона по морозостойкости F для районов со среднемесячной температурой воздуха наиболее холодного месяца, °С		
	От 0 до минус 5	От минус 5 до минус 15	Ниже минус 15
Покрытие	100	150	200
Основание	25	50	50

П р и м е ч а н и е – Среднемесячную температуру воздуха наиболее холодного месяца для районов строительства следует определять по СП 131.13330.

8.38 Асфальтобетон и материал из смесей каменных материалов и грунтов, обработанных органическими вяжущими, должны соответствовать требованиям ГОСТ Р 58401.1, ГОСТ Р 58401.2, ГОСТ Р 58406.1, ГОСТ Р 58406.2, ГОСТ 30491 соответственно.

8.39 Материалы щебеночные, гравийные и песчаные грунты, обработанные неорганическими вяжущими, для покрытий и оснований должны соответствовать требованиям ГОСТ 23558.

8.40 Основание из несвязных материалов устраивается из фракционированного щебня, уложенного по способу заклинки, щебеночной, щебеночно-, гравийно- или щебеночно-гравийно-песчаной смеси.

Требования к щебню по ГОСТ 32703, ГОСТ 32826 для устройства оснований дорожных одежд приведены в таблице 8.6.

Т а б л и ц а 8.6 – Основные показатели свойств каменных материалов для оснований дорожных одежд

Показатели свойств каменных материалов	Категория автомобильной дороги	
	I–III	IV
Марка по дробимости, не менее	800	600
Марка по сопротивлению дроблению и износу, не менее	И5	И6
Марка по морозостойкости, не менее, для районов со среднемесячной температурой воздуха наиболее холодного месяца, °С, не менее: - от 0 до минус 5 - от минус 5 до минус 15 - от минус 15	F15 F25 F50	– F15 F25
Марка по содержанию зерен пластинчатой (лещадной) и игловатой формы, не менее	Л25	Л30
Марка по водостойкости для щебня в щебеночно-песчаных смесях, не менее	B1	B2
Устойчивость структуры зерен щебня против распадов, потеря массы при распаде, %, не более	5	7

При устройстве оснований дорожных одежд по способу заклинки применяют щебень, отвечающий требованиям ГОСТ 32703, ГОСТ 32826. В качестве основного материала используют щебень фракции 31,5–63 мм или фракции 63–90 мм. В качестве расклинивающего для фракции 31,5–63 мм применяют щебень фракции 4–8 мм; 8–16 мм; смесь фракций 4–16 мм. В качестве расклинивающего для фракции 63–90 мм применяют щебень фракций 16–31,5 мм, смесь фракций 4–16 мм; 4–31,5. Допускается в качестве расклинивающего материала

использовать щебеночно-песчаные смеси типа 0/16 для фракции 31,5–63 мм, смеси типа 0/31,5 для фракции 63–90 мм, а также щебеночно-песчаные смеси, обработанные цементом, асфальтогранулят или переработанный асфальтобетон.

8.41 Для устройства дополнительных слоев основания могут быть применены пески по ГОСТ 32730, ГОСТ 32824. Коэффициент фильтрации песков должен быть не менее 1 м/сут.

8.42 Для морозозащитных слоев допускается применять слабопучинистые песчаные грунты, которые удовлетворяют требованиям коэффициента пучения и сдвиговым характеристикам, устанавливаемым расчетом на прочность и морозостойкость дорожной одежды, и имеют коэффициент фильтрации не менее 0,5 м/сут.

8.43 Для устройства прослоек различного назначения в слоях дорожных одежд необходимо применять геосинтетические материалы.

9 Мосты, трубы и тоннели

9.1 Мосты, путепроводы, виадуки, эстакады и трубы на автомобильных дорогах следует возводить в соответствии с требованиями СП 35.13330.

9.2 Автодорожные тоннели следует проектировать в соответствии с требованиями СП 122.13330.

9.3 Расчетная интенсивность движения для автодорожных тоннелей определяется в соответствии с 4.5 и 4.11. Для автодорожных тоннелей перспективный период принимают не менее 30 лет.

9.4 При сооружении на автомобильных дорогах мостов и тоннелей, а также участков подходов к ним следует соблюдать требования единообразия условий движения на дорогах.

9.5 На участках подходов к тоннелям проезжую часть выделяют разметкой в виде сплошной линии на расстоянии не менее 250 м от их порталов, выполняемой по кромке проезжей части.

10 Технические средства и устройства организации и обеспечения безопасности дорожного движения

10.1 Обустройство автомобильных дорог техническими средствами и устройствами организации и обеспечения безопасности дорожного движения: дорожными знаками и сигналами (дорожные знаки, табло с изменяющейся информацией, дорожной разметкой, дорожными светофорами), направляющими устройствами (дорожные сигнальные столбики, дорожные тумбы, дорожные световозвращатели, направляющие островки, островки безопасности), устройствами воздействия на транспортные средства (искусственные неровности, шумовые полосы, аварийные съезды), защитными устройствами (дорожные ограждения, акустические экраны, противоослепляющие экраны, снегозащитные устройства), средствами организации движения пешеходов и велосипедистов (тротуары и пешеходные дорожки, пешеходные переходы, велосипедные и велопешеходные дорожки), средствами улучшения видимости (стационарное электрическое освещение, дорожные зеркала) следует проводить с учетом требований ГОСТ Р 52766.

10.2 Нормы освещенности автомобильных дорог должны соответствовать ГОСТ Р 58107.1.

Освещение железнодорожных переездов следует устраивать с учетом норм искусственного освещения объектов железнодорожного транспорта.

10.3 Световые и светосигнальные приборы, располагаемые на мостах через судоходные водные пути, не должны создавать помех судоводителям в ориентировании и ухудшать видимость судоходных сигнальных огней.

10.4 Электроснабжение осветительных установок автомобильных дорог следует осуществлять от электрических распределительных сетей ближайших населенных пунктов или производственных предприятий.

Электроснабжение осветительных установок железнодорожных переездов следует, как правило, осуществлять от электрических сетей железных дорог, если эти участки железнодорожного пути оборудованы продольными линиями электроснабжения или линиями электроблокировки.

Управление сетями наружного освещения следует предусматривать централизованным дистанционным или использовать возможности установок управления наружным освещением ближайших населенных пунктов или производственных предприятий.

10.5 В необходимых случаях для автомобильной дороги должна быть предусмотрена защита участков дороги от опасных геологических процессов (оползней, обвалов, селей, водной и ветровой эрозии и т. п.). При этом следует руководствоваться положениями СП 116.13330.

10.6 Защита от опасных геологических процессов должна осуществляться с учетом механизма развития процесса, выявляемого на основе детальных инженерно-геологических изысканий, охватывающих зону развития процесса.

10.7 Для защиты от водной и ветровой эрозии могут использоваться специальные насаждения, конструкции укрепления склонов и откосов, в том числе с использованием геосинтетических материалов, в сочетании с комплексом геотехнических инженерных мероприятий, проектируемых с учетом местных конкретных условий и опыта.

10.8 Защита дорог от оползневых процессов может включать планировочные работы, устройство грунтовых контрбанкетов, подпорных стен различных типов, анкерных удерживающих конструкций, свайных противооползневых конструкций и др.

10.9 Для защиты дорог от селей следует предусматривать: лесонасаждение, селезадерживающие сооружения, селепропускные сооружения, селеотводящие сооружения и др.

10.10 На автомобильных дорогах всех категорий следует предусматривать оформление и озеленение с учетом соблюдения принципов ландшафтного проектирования, охраны природы, обеспечения естественного проветривания дорог, защиты придорожных территорий от шума, природных, хозяйственных, исторических и культурных особенностей районов проложения дорог.

10.11 В проекте должны быть предусмотрены мероприятия, защищающие участки дороги, проходящие по открытой местности, от снежных заносов во время метелей.

Защита от снежных заносов не предусматривается:

- при расчетном годовом снегоприносе менее 25 м^3 на 1 м дороги, расположенной на орошаемых или осушенных землях, пашне, земельных участках, занятых многолетними плодовыми насаждениями и виноградниками;

- при устройстве дорог в насыпях с возвышением бровки земляного полотна над расчетным уровнем снегового покрова на величину, указанную в 7.11, в выемках, если снегоемкость откоса больше объема снегоприноса к дороге;

- при устройстве дорог в лесных массивах при отсутствии разрывов и просек.

10.12 На заносимых участках дорог защиту от снежных заносов следует предусматривать:

- на дорогах категорий I–III – снегозащитными насаждениями, снегозадерживающими и снегопередающими устройствами или сооружениями.

Пр и м е ч а н и е – Снегопередающие устройства и сооружения (в том числе заборы) для дорог категории I применять нецелесообразно ввиду значительной ширины земляного полотна;

- на дорогах категории IV – снегозащитными лесонасаждениями или временными защитными устройствами (снеговыми валами, траншеями).

Ширину снегозащитных лесонасаждений с каждой стороны дороги, а также расстояния от бровки земляного полотна до этих насаждений следует принимать по ГОСТ Р 52766.

10.13 Защита дорог от снежных заносов на участках, располагаемых на землях государственного лесного фонда, покрытых лесом, в случае намечаемого проведения рубок

обеспечивается сохранением с обеих сторон дороги лесных полос шириной 250 м каждая (от оси автомобильной дороги).

10.14 Постоянные снегозащитные заборы следует проектировать в один или несколько рядов высотой от 3 до 5 м из расчета на задержание максимального расчетного годового объема снега обеспеченностью один раз в 15 лет, а в сильнозаносяемых местностях малонаселенных районов – один раз в 20 лет.

Постоянный забор располагают на расстоянии, равном 15–25-кратной высоте забора от бровки откоса выемки в месте ее наибольшей глубины, а при расположении дороги на насыпи – от бровки земляного полотна. При необходимости (обоснованной расчетом) устраивают дополнительные ряды заборов с расстояниями между ними, равными 30-кратной высоте забора.

Постоянные заборы следует сооружать с разрывами для проезда транспортных средств и сельскохозяйственных машин.

10.15 Защиту дорог и дорожных сооружений от воздействия прилегающих оврагов, оползней, размыва водными потоками, а также от песчаных заносов следует осуществлять с помощью насаждений, сочетающихся с комплексом геотехнических инженерных мероприятий, предусматриваемых при проектировании земляного полотна.

10.16 Для защиты горных дорог от снежных лавин и обвалов следует предусматривать:

- устройство галерей и навесов, лавинорезов, отбойных и лавинонаправляющих дамб;
- удерживание снега на склоне с помощью различных устройств, предотвращающих его передвижение и смещение;
- установку снегозащитных щитов, подпорных заборов или стенок перед лавиносборами для уменьшения скопления в них снега;
- обрушение снега на лавиноопасных участках в процессе эксплуатации дороги и пр.

11 Здания и сооружения обслуживания движения

Общие положения

11.1 Стоянки автомобилей, здания и сооружения для отдыха водителей и пассажиров, многофункциональные комплексы придорожного сервиса, парковки, обзорные площадки, площадки отдыха, пункты питания должны соответствовать и размещаться по ГОСТ 33062.

Объекты обслуживания участников дорожного движения (здания и сооружения для отдыха водителей и пассажиров, площадки отдыха, площадки для остановки и стоянки автомобилей, пункты первой медицинской помощи, сооружения аварийно-вызывной связи), сооружения для технического обслуживания транспортных средств (автозаправочные станции, станции технического обслуживания автомобилей, пункты мойки), остановочные пункты маршрутных транспортных средств, сооружения для контроля за движением (стационарные посты дорожно-патрульной службы, пункты весового и габаритного контроля), сооружения для контроля за движением должны соответствовать и размещаться по ГОСТ Р 52766.

11.2 Для организации служб по содержанию и ремонту автомобильных дорог, обслуживанию грузовых и пассажирских перевозок и участников движения в проектах автомобильных дорог предусматривают строительство соответствующих зданий и сооружений.

11.3 Для основного звена дорожной службы предусматривают административно-бытовой корпус, производственный корпус по ремонту и техническому обслуживанию дорожных машин и автомобилей, стоянки (холодные и теплые) на списочный состав парка машин, цех по ремонту технических средств организации дорожного движения, базу по приготовлению и хранению противогололедных химических материалов, склады; для низового звена дорожной службы, подчиненного основному звену, – производственный корпус по техническому обслуживанию дорожных машин и автомобилей с административно-

бытовыми помещениями, стоянки (холодные и теплые) на списочный состав парка машин, расходные склады противогололедных химических материалов, склады.

Наименования основных и низовых звеньев могут быть определены в задании на проектирование в соответствии с условиями строительства.

Комплексы зданий и сооружений основного и низового звеньев дорожной службы рекомендуется располагать у населенных пунктов на единых для всего комплекса или близко расположенных площадках, непосредственно примыкающих к полосе отвода автомобильной дороги.

11.4 Для комплексов зданий и сооружений предусматривают общее энергетическое снабжение, водопровод, канализацию, отопление, связь, ремонтную базу и пр. При этом следует учитывать возможность кооперирования с близко расположенными предприятиями в части организации питания, медицинского обслуживания, пожарной охраны, благоустройства прилегающих территорий.

Обустройство мест хранения производственного инвентаря, стоянки дорожных машин и автомобилей предусматривают с учетом природных и производственных условий.

Здания и сооружения дорожной службы проектируют на основании заданий, учитывающих организационную структуру службы ремонта и содержания дорог (линейная, территориальная, линейно-территориальная) в зависимости от местных условий.

11.5 Протяженность участков дорог, обслуживаемых подразделениями дорожной службы, в зависимости от категории дорог и типов дорожных одежд принимают по таблице 11.1.

Т а б л и ц а 11.1 – Протяженность участков дорог, обслуживаемых подразделениями дорожной службы

Подразделения дорожной службы	Примерная протяженность участков дорог, км, при категории дорог			
	I	II	III	IV
	Преимущественные типы дорожных одежд			
	Капитальные	Облегченные	Переходные	
Основное звено службы содержания дорог: при линейном принципе при территориальном принципе	100–170	170–260	170–260	210–260
	250–300	250–300	250–300	250–300
Низовое звено службы содержания дорог	30–40	40–55	55–70	70–90
Пункт содержания и охраны больших мостов	На мостах длиной более 300 м			
Пункт обслуживания, содержания и охраны разводных мостов	На всех мостах без ограничения длины			
Пункт обслуживания переправ	На наплавных мостах, паромов			
Примечания				
1 Меньшие значения показателей принимают: для участков дорог с интенсивностью движения, близкой к верхним пределам, установленным для соответствующих категорий дорог; в горной местности; в районах со снежными или песчаными заносами, а также в местах, подверженных размывам, оползням или просадкам, имеющих сложные инженерные сооружения (тоннели, галереи, подпорные и одевающие стенки, берегоукрепительные, противооползневые и другие конструкции).				
2 Протяженность участков дорог категории I дана применительно к дорогам с четырьмя полосами движения. В случае шести или восьми полос движения необходимо протяженность участков рассчитывать с понижающими коэффициентами 0,7 и 0,5 соответственно.				

3 На магистральных автомобильных дорогах при необходимости пункты охраны могут быть организованы и на мостах длиной менее 300 м.

4 Схема дорожно-эксплуатационной службы определяется требованиями эксплуатации проектируемого участка автомобильной дороги с учетом использования существующих сооружений.

11.6 Пропускная способность, технические характеристики и другие параметры сооружений автотранспортной службы принимаются на 10-летнюю перспективную интенсивность движения с учетом возможности их дальнейшего развития.

Вместимость автовокзалов и пассажирских автостанций, среднесуточный объем отправления грузов с грузовых автостанций и размещение этих сооружений на дорогах принимают по схемам развития автомобильного транспорта или по заданию на проектирование. Размеры земельных участков зданий и сооружений автотранспортной службы принимают для пассажирских автостанций и автовокзалов по нормам проектирования автовокзалов и пассажирских автостанций, а для грузовых автостанций – по технико-экономическим показателям автомобильного транспорта.

11.7 При размещении зданий и сооружений автомобильного сервиса необходимо учитывать наличие энергоснабжения, водоснабжения и обслуживающего персонала, а также возможность их дальнейшего развития.

Остановочные пункты маршрутных транспортных средств

11.8 На дорогах категории IA остановочные пункты маршрутных транспортных средств размещают вне пределов земляного полотна на откосе насыпи на присыпной берме. Остановочные пункты маршрутных транспортных средств на дорогах категории IA рекомендуется располагать на боковых проездах и на дорогах, пересекаемых дорогой категории IA.

Остановочные площадки на дорогах категорий IB, IB, II и III должны быть отделены от проезжей части разделительной полосой.

11.9 Ширину остановочных площадок следует принимать равной ширине основных полос проезжей части, а длину – в зависимости от числа одновременно останавливающихся автобусов или троллейбусов по 11.12.

Посадочные площадки на остановочных пунктах маршрутных транспортных средств должны быть приподняты на 0,15–0,2 м над поверхностью остановочных площадок. Поверхность посадочных площадок должна иметь покрытие на площади не менее 20 × 2 м, а в стесненных условиях – 10 × 2 м, а также на подходе к павильону. Ближайшая грань павильона для пассажиров должна быть расположена не ближе 2 м от кромки остановочной площадки.

В зоне остановочных пунктов маршрутных транспортных средств бордюры устанавливают без смещения от кромки остановочной полосы и прилегающих к ней участков переходных скоростных полос.

11.10 Остановочные пункты маршрутных транспортных средств вне границ населенных пунктов следует располагать на прямых участках дорог или на кривых радиусами в плане не менее 1000 м для дорог категорий I и II, 600 м для дорог категории III и 400 м для дорог категории IV и при продольных уклонах не более 40 ‰. При этом должны быть обеспечены нормы видимости для дорог соответствующих категорий.

Остановочные пункты маршрутных транспортных средств на дорогах категории I рекомендуется располагать одну напротив другой, а на дорогах категорий II–IV их рекомендуется смещать по ходу движения на расстоянии не менее 30 м между ближайшими стенками павильонов.

Остановочные пункты маршрутных транспортных средств вблизи пересечений и примыканий в одном уровне следует размещать согласно требованиям ГОСТ Р 58653.

11.11 Остановочные пункты рекомендуется располагать от объектов тяготения на следующем расстоянии:

- для комфортных условий – не более 250 м;
- нормальных – от 250 до 400 м;
- стесненных – от 400 до 800 м.

11.12 При расчетной частоте движения автобусов и троллейбусов до 20 ед./ч (в одном направлении) длину посадочной площадки следует принимать 20 м, а в стесненных условиях – 10 м.

При интенсивности движения автобусов и троллейбусов более 20 ед./ч. (в одном направлении), длину посадочной площадки рекомендуется принимать:

- от 32,0 м – при общей частоте движения от 20 до 30 ед./ч;
- от 48,0 м – при частоте движения от 30 до 50 ед./ч;
- от 56,0 м – при частоте движения от 50 и более ед./ч.

Поверхность посадочных площадок должна иметь покрытие на площади не менее 20×2 м и на подходе к павильону.

Поперечный уклон посадочных площадок должен быть не более 20 %.

11.13 От посадочных площадок в направлении основных потоков пассажиров следует проектировать пешеходные дорожки или тротуары до существующих тротуаров, улиц или пешеходных дорожек, а при их отсутствии – на расстояние не менее расстояния боковой видимости.

Площадки отдыха

11.14 Расстояние между площадками отдыха следует назначать в соответствии с ГОСТ Р 52766.

Вместимость площадок отдыха следует рассчитывать на одновременную остановку не менее 20 автомобилей на дорогах категории I при интенсивности движения до 30 000 ед./сут, не менее 10 – на дорогах категорий II, III и IV. При двустороннем размещении площадок отдыха на дорогах категории I их вместимость допускается уменьшать вдвое по сравнению с указанной.

Площадки отдыха должны иметь участки для стоянки транспорта, функционально разделенные для грузовых, легковых автомобилей и автобусов. На площадках отдыха следует предусматривать наружное освещение. Площадки должны быть озеленены и отделены от проезжей части дороги зеленой зоной шириной не менее 10 м.

Автозаправочные и электрoзарядные станции

11.15 Размещение автозаправочных станций (АЗС), в том числе автозаправочных станций углеводородами (АЗСУ) и автозаправочных станций электрoзарядных (АЗСЭ), должно проводиться на основе экономических и статистических изысканий.

Мощность АЗСУ (число заправок в сутки) в зависимости от интенсивности движения рекомендуется принимать по таблице 11.2. Расстояние между АЗСУ следует принимать в соответствии с требованиями ГОСТ 33062.

Мощность АЗСЭ определяется на основе состояния и перспективы развития парка электромобилей и производительности заправочного электрооборудования. Расстояние между АЗСЭ для зарядки электромобилей рекомендуется принимать исходя из интенсивности движения в соответствии с таблицей 11.2.

Т а б л и ц а 11.2 – Требования к размещению и мощности автозаправочных станций

Интенсивность движения, ед/сут	Мощность АЗС, (АЗСУ, АЗСЭ) заправок в сутки	Расстояние между АЗСЭ, км	Размещение АЗС (АЗСУ, АЗСЭ)
Свыше 1 000 до 2 000	250	30–40	Одностороннее
Свыше 2 000 до 3 000	500	40–50	

СП 34.13330.2021

Свыше 3 000 до 5 000	750	40–50	Двустороннее
Свыше 5 000 до 7 000	750	50–60	
Свыше 7 000 до 20 000	1000	40–50	
Свыше 20 000	1000	20–25	
<p>Примечание – При расположении АЗС в зоне пересечения ее мощность должна быть уточнена с учетом протяженности всех обслуживаемых прилегающих дорог, интенсивности движения и других расчетных показателей на этих участках.</p>			

АЗС следует размещать в придорожных полосах с уклоном не более 40 %, на кривых в плане радиусом более 1000 м, на выпуклых кривых в продольном профиле радиусом более 10 000 м, не ближе 250 м от железнодорожных переездов, не ближе 1000 м от мостовых переходов, на участках с насыпями высотой не более 2,0 м.

Мотели, кемпинги, станции технического обслуживания

11.16 Проектирование станций технического обслуживания (СТО) на автомобильных дорогах следует вести в соответствии с требованиями ГОСТ Р 52766.

Число постов на дорожных СТО в зависимости от расстояния между ними и интенсивности движения рекомендуется принимать по таблице 11.3.

Т а б л и ц а 11.3 – Требования к числу постов на дорожных станциях технического обслуживания

Интенсивность движения, трансп. ед/сут	Число постов на СТО в зависимости от расстояния между ними, км					Размещение СТО
	60	100	150	200	250	
1 000	1	1	1	2	3	Одностороннее
2 000	2	2	2	3	5	
3 000	3	3	3	3	5	
4 000	3	5	6	–	–	
5 000	2	2	2	2	3	Двустороннее
6 000	2	2	3	4	5	
8 000	3	3	3	3	5	
10 000	3	3	3	5	5	
15 000	5	5	5	8	8	
20 000	5	5	8	По расчету		
> 20 000	По расчету					

При дорожных СТО целесообразно предусматривать АЗС.

11.17 Вместимость мотелей и кемпингов следует принимать с учетом численности проезжающих туристов и интенсивности движения автомобилей междугородных и международных перевозок.

Расстояние между мотелями и кемпингами следует принимать не более 500 км.

В составе мотелей целесообразно предусматривать дорожные СТО, АЗС, пункты питания и торговли.

При объектах автомобильного сервиса, при необходимости, следует размещать пункты питания и торговли.

12 Охрана окружающей среды

12.1 При разработке мероприятий по охране окружающей среды следует учитывать влияние автомобильных дорог и дорожного движения на состояние:

- атмосферного воздуха (физические факторы воздействия);
- земельных ресурсов, почв, недр;
- вод и водных биологических ресурсов;
- растительного и животного мира.

12.2 При наличии в зоне строительства охраняемых памятников истории, культуры, а также памятников природы (особо охраняемые природные территории) следует рассматривать необходимость разработки мероприятий по снижению негативного экологического воздействия автомобильной дороги на охраняемые памятники истории, культуры, а также на памятники природы.

12.3 В проектах при прохождении автомобильных дорог, предназначенных для транзитного движения вблизи населенных пунктов, заповедников, в рекреационных зонах, районах расположения курортов, домов отдыха, пансионатов и т. п., должны предусматриваться защитные мероприятия.

12.4 При строительстве обходов населенных пунктов их трассы следует прокладывать по возможности с учетом розы ветров.

12.5 При необходимости снижения влияния строящихся автомобильных дорог и сооружений на окружающую среду предусматривают строительство защитных сооружений (шумозащитные экраны, ограждения, валы, древесно-кустарниковые насаждения или специальные конструкции земляного полотна, обеспечивающие уменьшение распространения загрязнений), а также дорожные покрытия, обеспечивающие пониженный уровень шума при движении автомобилей.

12.6 При пересечении трассой дороги сложившихся путей миграции животных предусматривают на дорогах категорий I–III строительство специальных сооружений (защитные ограждения, переходы и пропускные сооружения, скотопрогоны и т. п.). Конструкцию, число переходов и пропускных сооружений необходимо принимать в соответствии с ГОСТ Р 58947 на основании данных о путях миграции в зависимости от численности, видовых морфометрических и поведенческих особенностей мигрирующих животных. На дорогах иных категорий допускается применение организационных мероприятий по ограничению режима, скорости и времени движения дорожными знаками и иными средствами регулирования движения согласно требованиям ГОСТ Р 52289.

12.7 При строительстве или реконструкции мостовых переходов на рыбохозяйственных водных объектах необходимо предусматривать мероприятия по сохранению рыбных запасов.

12.8 На площадях земель, нарушаемых при строительстве автомобильных дорог, плодородный слой почвы, как правило, снимают и складывают в отведенных местах.

Плодородный почвенный грунт используют для укрепления откосов земляного полотна и дорожных сооружений, а также при рекультивации нарушенных при строительстве земель. Не следует снимать плодородный слой почвы с многолетнемерзлых грунтов и в иных местах, где его снятие может привести к нарушению устойчивости земляных масс.

П р и м е ч а н и е – Требования к определению норм снятия плодородного слоя почвы при производстве земляных работ принимаются согласно ГОСТ 17.5.3.06.

12.9 Все земельные участки, предоставленные во временное пользование для нужд строительства дороги, по окончании строительства должны быть приведены в состояние, пригодное для дальнейшего использования.

После окончания реконструкции дороги неиспользуемые участки существующих дорог должны быть приведены в состояние, пригодное для дальнейшего использования.

12.10 При прокладке трасс дорог по высокопродуктивным пахотным, орошаемым, осушаемым или иным ценным угодьям в целях сокращения площадей отвода земель сельское хозяйство рекомендуется предусматривать без устройства кювет-резервов и кавальеров.

12.11 При назначении конструктивных решений земляного полотна, водоотводных и водопропускных сооружений обеспечивают защиту угодий от размыва и заиления, заболачивания, нарушения растительного и дернового покрова, нарушения гидрологического режима водотоков и природного уровня грунтовых вод. Поперечные сечения и продольные уклоны канав допускается принимать по СП 104.13330. Отверстия труб и других водоотводных сооружений должны обеспечивать пропуск летних паводков с подтоплением сельскохозяйственных угодий на сроки, не превышающие установленных в СП 104.13330.

Во избежание эрозии земель вследствие концентрации водных потоков следует предусматривать укрепление русел и выходов из водоотводных сооружений.

12.12 Для автомобильных дорог в зоне проведения мелиоративных работ предусматривают увязку строительных решений. При строительстве дорог на заболоченных или обводненных землях изменение их режима вследствие сооружения автомобильной дороги допускается только в увязке с проектами мелиорации соответствующих территорий.

12.13 При сооружении насыпей через болота с поперечным по отношению к трассе дороги движением воды в водонасыщенном горизонте предусматривают мероприятия, исключающие изменение режима болота путем отсыпки насыпи или ее нижней части из дренирующих материалов, устройство вдоль земляного полотна продольных канав и, при необходимости, искусственных сооружений и т. п.

12.14 Поверхностные стоки с территорий автомобильных дорог и мостов в пределах водоохраных зон должны удаляться с учетом требований, установленных [3] и [4].

12.15 При прокладке дорог через населенные пункты предусматривают покрытия дорожных одежд и тип укрепления обочин, исключающие пылеобразование. На остальных участках дорог с переходными и низшими покрытиями предусматривают обработку покрытий обеспыливающими веществами, а при необходимости – защитные мероприятия, ограничивающие ширину запыленной зоны.

12.16 Для предотвращения загрязнения полосы отвода автомобильных дорог бытовым мусором при необходимости предусматривают площадки для установки контейнеров для мусора.

При прокладке трассы в хвойных лесах на сухих почвах следует предусматривать за границами полосы отвода противопожарные минерализованные полосы. Ширина этих полос принимается по правилам пожарной безопасности для лесов.

12.17 Выбор материалов для строительства, ремонта и содержания дороги должен осуществляться с учетом прямого и косвенного влияния на экологическую обстановку в период как строительства, так и эксплуатации дороги.

12.18 Производственные базы, здания и сооружения дорожно-эксплуатационной службы и дорожного сервиса, временные базы строительных организаций размещают с учетом розы ветров по отношению к жилым зонам.

Размещение временных баз строительных организаций в прибрежных полосах водных объектов допускается только при необходимости непосредственного примыкания площадки предприятия к водоемам.

Временные базы строительных организаций, требующие устройства грузовых причалов или пристаней, следует размещать по течению реки ниже границ жилых зон на расстоянии не менее 200 м.

12.19 Для обеспечения норм доступности территорий для населения, снижения временных затрат населения на дорогу к местам работы, отдыха и пунктам медицинского обслуживания, сохранности ценных сельскохозяйственных угодий, улучшения условий движения для сельскохозяйственной техники, велосипедистов, пешеходов, прогона скота предусматривают устройство подъездов к населенным пунктам, пешеходных и велосипедных

дорожек, а также сооружений для связи разобщенных территорий. При сооружении новых дорог категорий I–II допускается совмещение их с местными дорогами попутного движения.

Приложение А

Характеристика уровней удобства движения

Т а б л и ц а А.1 – Основные характеристики уровней удобства движения

Уровень удобства движения	Z	Характеристика потока автомобилей	Состояние потока	Эмоциональная нагрузка водителя
А	<0,2	Автомобили движутся в свободных условиях, взаимодействие между автомобилями отсутствует	Свободное движение одиночных автомобилей с большой скоростью	Низкая
В	0,2–0,45	Автомобили движутся группами, совершается много обгонов	Движение автомобилей малыми группами (2–5 шт.). Обгоны возможны	Нормальная
С	0,45–0,7	В потоке еще существуют большие интервалы между автомобилями, обгоны запрещены	Движение автомобилей большими группами (5–14 шт.). Обгоны затруднены	Высокая
Д	0,7–0,9	Сплошной поток автомобилей, движущихся с малыми скоростями	Колонное движение автомобилей с малой скоростью. Обгоны невозможны	Очень высокая
Е	0,9–1,0	Поток движется с остановками, возникают заторы, режим пропускной способности	Плотное	Очень высокая
Ф	>1,0	Полная остановка движения, заторы	Сверхплотное	Крайне высокая

Приложение Б

Дорожно-климатическое районирование



Примечания

1 При обосновании общего дорожно-климатического районирования территории Российской Федерации может уточняться в рамках отдельных субъектов Российской Федерации.

2 Территории Краснодарского края следует относить к дорожно-климатической зоне III, территории Республики Крым — к дорожно-климатической зоне IV.

3 При проектировании участков дорог в приграничных зонах при обосновании данными о грунтово-гидрологических и почвенных условиях, а также исходя из практики эксплуатации дорог в районе допускается принимать проектные решения как для смежной (северной или южной) зоны.

3 В горных районах дорожно-климатические зоны следует определять с учетом высотного расположения объектов проектирования, принимая во внимание природные условия на данной высоте.

4 Разделение на подзоны следует учитывать при определении расчетной влажности при расчетах на прочность и морозостойчивость дорожных одежд.

Рисунок Б.1

Таблица Б.1 – Примерные географические границы дорожно-климатических зон

Зона и подзона	Примерные географические границы дорожно-климатических зон (в том числе территории Республики Крым)
I	Севернее линии Нивский–Сосновка–Новый Бор–Щельябож–Сыня–Суеватпуть–Белоярский–Ларьяк–Усть–Озерное–Ярцево–Канск–Выезжий Лог–Усть–Золотая–Сарыч–Сеп–Новоселово–Артыбаш–Иню–государственная граница–Симоново–Биробиджан–Болонь–Многовершинный. Включает зоны тундры, лесотундры и северо-восточную часть лесной зоны с распространением многолетнемерзлых грунтов
I ₁	Севернее линии Нарьян-Мар–Салехард–Курейка–Трубка Удачная–Верхоянск–Дружина–Горный Мыс–Марково

I ₂	Восточнее линии устье р. Нижняя Тунгуска–Ербогачен, Ленск–Бодайбо–Богдарин и севернее линии Могоча–Сковородино–Зея–Охотск–Палатка–Слаутское. Ограничена с севера подзоной I ₁
I ₃	От южной границы вечной мерзлоты до южной границы подзоны I ₂
II	От границы зоны I до линии Тула–Нижний Новгород–Ижевск–Томск–Канск. На Дальнем Востоке от границы зоны I до государственной границы. Включает зону лесов с избыточным увлажнением грунтов
II ₁	С севера и востока ограничена зоной I, с запада – подзоной II ₃ , с юга – линией Рославль–Клин–Рыбинск–Березники–Ивдель
II ₂	С севера ограничена подзоной II ₁ , с запада – подзоной II ₄ , с юга – зоной III, с востока и юга – границей зоны I
II ₃	С севера ограничена государственной границей, с запада – границей с подзоной II ₅ , с юга – линией Рославль–Клин–Рыбинск, с востока – линией Псков–Смоленск–Орел
II ₄	С севера ограничена подзоной II ₃ , с запада – подзоной II ₆ , с юга – границей с зоной III, с востока – линией Смоленск–Орел–Воронеж
III	От южной границы зоны II до линии Белгород–Самара–Магнитогорск–Омск–Бийск–Туран. Включает лесостепную зону со значительным увлажнением грунтов в отдельные годы
III ₁	Ограничена с севера зоной II, с запада – подзоной III ₂ , с юга – зоной IV, с востока – зоной I
III ₂	С севера ограничена зоной II, с запада – подзоной III ₃ , с юга – зоной IV, с востока – линией Смоленск–Орел–Воронеж
IV	От границы зоны III до линии Буйнакск–Кизляр–Волгоград и далее в сторону границы с Казахстаном в широтном направлении. Включает степную зону с недостаточным увлажнением грунтов
V	К юго-западу и югу от границы зоны IV и включает пустынную и пустынно-степную зоны с засушливым климатом и распространением засоленных грунтов

Приложение В

Классификация типов местности и грунтов

Т а б л и ц а В.1 – Типы местности по характеру и степени увлажнения

Основные признаки		Дополнительные признаки в зависимости от дорожно-климатической зоны (ДКЗ)
Источники увлажнения	Характер увлажнения	
Тип местности 1		
Атмосферные осадки	Поверхностный сток обеспечен, грунтовые воды не оказывают влияния на увлажнение верхней толщи грунтов	ДКЗ I – мощность деятельного слоя более 2,5 м при непросадочных грунтах влажностью менее 0,7 W_l ; ДКЗ II – почвы слабо- и среднеподзолистые или дерновоподзолистые без признаков заболачивания; ДКЗ III – почвы серые, лесные слабоподзолистые в северной части зоны – темно-серые лесные и черноземы оподзоленные и выщелочные; ДКЗ IV – почвы – черноземы тучные или мощные, в южной части зоны – южные черноземы, темно-каштановые и каштановые почвы; ДКЗ V – почвы в северной части бурые, в южной – светлобурые и сероземы
Тип местности 2		
Кратковременно стоящие (до 30 сут) поверхностные воды, атмосферные осадки	Поверхностный сток не обеспечен, грунтовые воды не оказывают влияния на увлажнение верхней толщи грунтов	ДКЗ I – почвы тундровые с резко выраженными признаками заболачивания; мощность сезонно-оттаивающего слоя от 0,1 до 2,5 м при наличии глинистых просадочных грунтов влажностью более 0,8 W_l ; ДКЗ II – почвы средне- и сильноподзолистые и полуболотные с признаками заболачивания; ДКЗ III – почвы подзолистые или полуболотные с признаками оглеения, в южной части – лугово-черноземные, солонцы и солоды; ДКЗ IV – почвы сильносолонцеватые, черноземы, каштановые, солонцы и солоды; ДКЗ V – почвы – солонцы, такыры, солончаковые солонцы и реже солончаки
Тип местности 3		
Грунтовые или длительно стоящие (более 30 сут) поверхностные воды, атмосферные осадки	Грунтовые или длительно стоящие (более 30 сут) поверхностные воды оказывают влияние на увлажнение верхней толщи грунтов	ДКЗ I – почвы тундровые и болотные, торфяники; мощность сезонно-оттаивающего слоя до 1 м при наличии глинистых сильнопросадочных грунтов, содержащих в пределах двойной мощности сезонного оттаивания линзы льда толщиной более 10 см;

		ДКЗ II – почвы торфяно-болотные или полуболотные; ДКЗ III – тоже, что для II зоны; ДКЗ IV – почвы болотные или полуболотные, солончаки и солончаковатые солонцы; ДКЗ V – почвы – солончаки и солончаковатые солонцы; постоянно орошаемые территории
Примечания 1 Участки, где залегают песчано-гравийные или песчаные грунты (за исключением мелких пылеватых песков) мощностью более 5 м при расположении уровня грунтовых вод на глубине более 3 м в зонах II, III и более 2 м в зонах IV, V, относятся к 1-му типу независимо от наличия поверхностного стока (при отсутствии длительного подтопления). 2 Грунтовые воды не оказывают влияния на увлажнение верхней толщ грунтов в случае, если их уровень в предморозный период залегает ниже глубины промерзания не менее чем на 2,0 м при глинах, суглинках тяжелых пылеватых и тяжелых; на 1,5 м – в суглинках легких пылеватых и легких, супесях тяжелых пылеватых и пылеватых; на 1,0 м – в супесях легких, легких крупных и песках пылеватых. 3 Поверхностный сток считается обеспеченным при уклонах поверхности грунта в пределах полосы отвода более 0,2 %.		

Т а б л и ц а В.2 – Типы и подтипы глинистых грунтов

Грунты		Показатели	
Типы	Подтипы	Содержание песчаных частиц, % по массе	Число пластичности I_p
Супесь	Легкая крупная	Свыше 50	1–7
	Легкая	Свыше 50	1–7
	Пылеватая	50–20	1 7
	Тяжелая пылеватая	Менее 20	1 7
Суглинок	Легкий	Свыше 40	7 12
	Легкий пылеватый	Менее 40	7 12
	Тяжелый	Свыше 40	12– 17
	Тяжелый пылеватый	Менее 40	12 17
Глина	Песчанистая	Свыше 40	17 27
	Пылеватая	Менее 40	17 27
	Жирная	Не нормируется	Свыше 27
Примечания 1 Для супесей легких крупных учитывается содержание песчаных частиц размером 2–0,25 мм, для остальных грунтов – 2–0,05 мм. 2 При содержании в грунте 25 %–50 % (по массе) частиц крупнее 2 мм к наименованию глинистых грунтов добавляется слово «гравелистый» (при окатанных частицах) или «щебенистый» (при неокатанных частицах).			

Т а б л и ц а В.3 – Классификация грунтов по степени засоления

Разновидность грунтов	Суммарное содержание легкорастворимых солей, % массы сухого грунта	
	Хлоридное, сульфатно-хлоридное засоление	Сульфатное, хлоридно-сульфатное засоление
Слабозасоленные	<u>0,5 – 2,0</u> 0,3 – 1,0	<u>0,5 – 1,0</u> 0,3 – 0,5
Среднезасоленные	<u>2,0 – 5,0</u> 1,0 – 5,0	<u>1,0 – 3,0</u> 0,5 – 2,0
Сильнозасоленные	<u>5,0 – 10,0</u>	<u>3,0 – 8,0</u>

	5,0 – 8,0	2,0 – 5,0
Избыточно засоленные	<u>Свыше 10,0</u> Свыше 8,0	<u>Свыше 8,0</u> Свыше 5,0
Примечание – В числителе даны значения для дорожно-климатической зоны V, в знаменателе – для остальных зон.		

Таблица В.4 – Классификация грунтов по степени набухания

Разновидности грунтов (при влажности $0,5w_0$)	Относительная деформация набухания, % толщины слоя увлажнения
Ненабухающие	Менее 2
Слабонабухающие	От 2 до 4
Средненабухающие	От 5 до 10
Сильнонабухающие	Свыше 10

Таблица В.5 – Классификация грунтов по степени просадочности

Разновидности грунтов	Коэффициент просадочности	Относительная деформация просадки, % толщины слоя промачивания
Непросадочные	Свыше 0,92	Менее 2
Слабопросадочные	От 0,85 до 0,91	От 2 до 7
Просадочные	От 0,80 до 0,84	От 8 до 12
Сильнопросадочные	Менее 0,79	Свыше 12
Примечание – Классификация не распространяется на скальные водоустойчивые грунты и грунты с исключением водонерастворимых цементирующих веществ, просадочность которых оценивают по данным лабораторных испытаний.		

Таблица В.6 – Классификация грунтов по степени пучинистости при замерзании

Группы грунтов	Степень пучинистости	Относительное морозное пучение образца, %
I	Непучинистые	1 и менее
II	Слабопучинистые	Свыше 1 до 4
III	Пучинистые	От 4 до 7
IV	Сильнопучинистые	От 7 до 10
V	Чрезмерно пучинистые	От 10
<p>Примечания</p> <p>1 Испытание на пучинистость при промерзании осуществляется в лаборатории по специальной методике с подтоком воды. Допускается группу по пучинистости определять по таблице В.7 настоящего приложения.</p> <p>2 При оценке величины морозного пучения расчетом испытания грунтов на интенсивность морозного пучения ведут по специальной методике.</p> <p>3 В случаях, когда испытание на морозное пучение не проводится, группу по пучинистости допускается устанавливать по таблице В.7 настоящего приложения, а среднюю относительную величину морозного пучения зоны промерзания – по таблице В.8.</p>		

Таблица В.7 – Группы грунтов по степени пучинистости

Грунт	Группа
-------	--------

Песок гравелистый, крупный и средней крупности с содержанием частиц мельче 0,05 мм до 2 %	I
Песок гравелистый, крупный и средней крупности с содержанием частиц мельче 0,05 мм от 2 % до 15 %, мелкий с содержанием частиц мельче 0,05 мм до 5 %; супесь легкая крупная	II
Песок мелкий с содержанием частиц мельче 0,05 мм до 8 %; супесь легкая; суглинок легкий и тяжелый; глины	III
Песок мелкий с содержанием частиц мельче 0,05 мм до 15 %; песок пылеватый; супесь пылеватая; суглинок тяжелый пылеватый	IV
Супесь тяжелая пылеватая; суглинок легкий пылеватый	V
<p>П р и м е ч а н и е – Величина коэффициента морозного пучения щебенистых, гравелистых, дресвяных песков при содержании частиц мельче 0,05 мм свыше 15 % ориентировочно принимается, как для пылеватого песка, и проверяется в лаборатории.</p>	

Т а б л и ц а В.8 – Величина морозного пучения

Грунт	Среднее значение относительного морозного пучения при промерзании 1,5 м, %
Песок гравелистый, крупный и средней крупности с содержанием частиц мельче 0,05 мм до 2 %	$\frac{1}{1}$
Песок гравелистый, крупный и средней крупности с содержанием частиц мельче 0,05 мм до 15 %; песок мелкий с содержанием частиц мельче 0,05 мм до 2 %	$\frac{1}{1-2}$
Песок мелкий с содержанием частиц мельче 0,05 мм менее 5 %; супесь легкая крупная	$\frac{1-2}{2-4}$
Супесь пылеватая; суглинок тяжелый пылеватый; песок мелкий с содержанием частиц мельче 0,05 мм до 15 %	$\frac{2-4}{7-10}$
Супесь легкая; песок мелкий с содержанием частиц мельче 0,05 мм до 8 %	$\frac{1-2}{4-7}$
Супесь тяжелая пылеватая; суглинок легкий пылеватый; песок пылеватый	$\frac{4-7}{10}$
Суглинок тяжелый; глины	$\frac{2-4}{4-7}$
<p>П р и м е ч а н и е – В числителе – при 1-й расчетной схеме увлажнения согласно таблице В.13 настоящего приложения, в знаменателе – при 2-й и 3-й схемах.</p>	

Т а б л и ц а В.9 – Тип местности в дорожно-климатической зоне I по условиям увлажнения и мерзлотно-грунтовыми особенностям

Типы местностей	Условия увлажнения грунтов	Мерзлотные процессы и явления	Грунт	
			Подвид	Характеристика
1-й	Сухие места	Отсутствует	Крупнообломочный; песчаный	Массивная текстура; непросадочный или талый
2-й	Сырые места. В летнее время возможно избыточное увлажнение грунтов деятельного слоя поверхностными водами	Заболачивание; морозное пучение (сезонные бугры пучения)	Песчаный; глинистый	Массивная и слоистая текстуры; малольдистый и малопросадочный

3-й	Мокрые места. В летнее время постоянное избыточное увлажнение грунтов деятельного слоя поверхностными и надмерзлотными водами	Заболачивание; морозное пучение (многолетние бугры пучения); термокарстовый рельеф; солифлюкция	Глинистый; возможно наличие подземных льдов	Слоистая и сетчатая текстуры; льдистый и сильнольдистый; просадочный, сильнопросадочный и чрезмерно-просадочный
-----	---	---	---	---

Т а б л и ц а В.10 – Классификация грунтов по льдистости и просадочности в дорожно-климатической зоне I

Разновидность по просадочности при оттаивании	Льдистость ¹⁾ грунта вечномерзлой толщи	Суммарная влажность грунтов деятельного слоя			
		Пески мелкие	Пески пылеватые, супеси легкие	Супеси	Торф
Непросадочный	Без ледяных включений (0–0,01)	Менее 0,18	Менее 0,2	Менее 0,2	–
Слабопросадочный	Малольдистый (0,01–01)	От 0,18 до 0,25	От 0,2 до 0,4	От 0,2 до 0,4	Менее 2
Просадочный	Льдистый (0,1–0,4)	Свыше 0,25	Свыше 0,4	Свыше 0,4 до 1,1	От 2 до 12
Сильнопросадочный	Сильнольдистый (0,4–0,6)	–	–	Свыше 1,1	Свыше 12
Чрезмерно просадочный	С крупными включениями подземного льда (0,6–1,0)	–	–	Свыше 1,1	Свыше 12

¹⁾ Отношение объема прослоек льда к объему мерзлого грунта (с учетом включений частиц льда).

Т а б л и ц а В.11 – Разновидности грунтов по степени увлажнения

Разновидности грунтов	Влажность
Недоувлажненные	Менее $0,9w_0$
Нормальной влажности	От $0,9w_0$ до w_{adm}
Повышенной влажности	От w_{adm} до w_{max}
Переувлажненные	Свыше w_{max}

Примечание – w_{max} – максимально возможная влажность грунта при коэффициенте уплотнения 0,9.

Т а б л и ц а В.12 – Допустимая влажность грунтов при уплотнении

Грунты	Допустимая влажность w_{adm} в долях от оптимальной при требуемом коэффициенте уплотнения грунта m_b		
	1,0–0,98	0,95	0,90
Пески пылеватые; супеси легкие и пылеватые	1,35	1,60	1,60
Супеси легкие и пылеватые	1,25	1,35	1,60
Супеси тяжелые пылеватые; суглинки легкие и легкие пылеватые	1,15	1,30	1,50

СП 34.13330.2021

Суглинки тяжелые и тяжелые пылеватые, глины	1,05	1,20	1,30
--	------	------	------

Окончание таблицы В.12

<p>Примечания</p> <p>1 При воздействии насыпей из пылеватых песков в летних условиях допустимая влажность не ограничивается.</p> <p>2 Настоящие ограничения не распространяются на насыпи, возводимые гидронамывом.</p> <p>3 При возведении насыпей в зимних условиях влажность не должна, как правило, быть более 1,3w₀ при песчаных и непылеватых супесчаных, 1,2w₀ – при супесчаных пылеватых и суглинках легких и 1,1w₀ – для других связных грунтов.</p> <p>4 Величина допустимой влажности грунта может уточняться с учетом технологических возможностей, имеющихся в наличии конкретных уплотняющих средств в соответствии с действующими нормативными документами.</p>
--

Таблица В.13 – Расчетные схемы увлажнения

Расчетная схема увлажнения рабочего слоя	Источники увлажнения	Условия отнесения к данной расчетной схеме увлажнения
1	Атмосферные осадки	<p>Для насыпей на участках 1-го типа местности по условиям увлажнения (7.3 настоящего свода правил и таблица В.1 настоящего приложения).</p> <p>Для насыпей на участках местности 2-го и 3-го типов по условиям увлажнения при возвышении поверхности покрытия над расчетным уровнем грунтовых и поверхностных вод или над поверхностью земли, более чем в 1,5 раза превышающем требования таблицы 7.1.</p> <p>Для насыпей на участках 2-го типа при расстоянии от уреза поверхностной воды (отсутствующей не менее 2/3 летнего периода) более 5–10 м при супесях; 2–5 м при легких пылеватых суглинках и 2 м при тяжелых пылеватых суглинках и глинах (меньшие значения принимают для грунтов с большим числом пластичности; при залегании различных грунтов следует принимать наибольшие значения).</p> <p>В выемках в песчаных и глинистых грунтах при уклонах кюветов более 20 % (в дорожно-климатических зонах I–III) и при возвышении поверхности покрытия над расчетным уровнем грунтовых вод, более чем в 1,5 раза превышающем требования таблицы 7.1.</p> <p>При применении специальных методов регулирования водно-теплового режима (капилляропрерывающие, гидроизолирующие, теплоизолирующие и армирующие прослойки, дренаж и т. п.), назначаемых по специальным расчетам</p>
2	Кратковременно стоящие (до 30 сут) поверхностные воды, атмосферные осадки	<p>Для насыпей на участках 2-го типа местности по условиям увлажнения (7.3 настоящего свода правил и таблица В.1 настоящего приложения) при возвышении поверхности покрытия, не менее требуемого по таблице 7.1 и не более чем в 1,5 раза превышающего эти требования, и при крутизне откосов не менее 1:1,5 и простом (без берм) поперечном профиле насыпи.</p> <p>Для насыпей на участках 3-го типа местности при применении специальных мероприятий по защите от грунтовых вод (капилляропрерывающие и гидроизолирующие слои, дренаж),</p>

Окончание таблицы В.13

Расчетная схема увлажнения рабочего слоя	Источники увлажнения	Условия отнесения к данной расчетной схеме увлажнения
		назначаемых по специальным расчетам, при отсутствии длительно стоящих (более 30 сут) поверхностных вод и выполнении условий предыдущего абзаца. В выемках в песчаных и глинистых грунтах при уклонах кюветов менее 20 % (в зонах I, II) и возвышении поверхности покрытия над расчетным уровнем грунтовых вод, более чем в 1,5 раза превышающем требования таблицы 7.1
3	Грунтовые или длительно стоящие (более 30 сут) поверхностные воды, атмосферные осадки	Для насыпей на участках 3-го типа местности по условиям увлажнения (7.3 настоящего свода правил и таблица В.1 настоящего приложения) при возвышении поверхности покрытия, отвечающем требованиям таблицы 7.1, но не превышающем их более чем в 1,5 раза. То же, для выемок, в основании которых имеется уровень грунтовых вод, расположение которого по глубине не превышает требования таблицы 7.1 более чем в 1,5 раза

Т а б л и ц а В.14 – Значения коэффициентов относительного уплотнения

Требуемый коэффициент уплотнения грунта	Значение коэффициентов относительного уплотнения K_1 для грунтов						
	Пески, супеси, суглинки пылеватые	Суглинки, глины	Лессы и лессовидные грунты	Скальные разрабатываемые грунты при объемной массе, г/см ³			Шлаки, отвалы перерабатывающей промышленности
				1,9–2,2	2,2–2,4	2,4–2,7	
1,00	1,10	1,05	1,30	0,95	0,89	0,84	1,26–1,47
0,95	1,05	1,00	1,15	0,90	0,85	0,80	1,20–1,40
0,90	1,00	0,95	1,10	0,85	0,80	0,76	1,13–1,33

Т а б л и ц а В.15 – Классификация местности по подвижности песков

Степень закрепления растительностью поверхности песков	Площадь, покрытая растительностью, %	Степень подвижности песков
Незаросшая поверхность	Менее 5	Очень подвижные
Слабозаросшая поверхность	Свыше 5 до 15	Подвижные
Полузаросшая поверхность	Свыше 15 до 35	Малоподвижные
Заросшая поверхность	Свыше 35	Неподвижные

Приложение Г
Типы болот

При сооружении земляного полотна в болотистой местности следует различать три типа болот:

I – заполненные болотными грунтами, прочность которых в природном состоянии обеспечивает возможность возведения насыпи высотой до 3 м без возникновения процесса бокового выдавливания слабого грунта;

II (сапропелевые) – содержащие в пределах болотной толщи хотя бы один слой, который может выдавливаться при некоторой интенсивности производства работ по возведению насыпи высотой до 3 м, но не выдавливается при меньшей интенсивности производства работ по возведению насыпи;

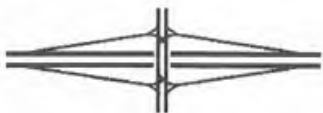

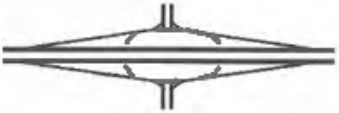
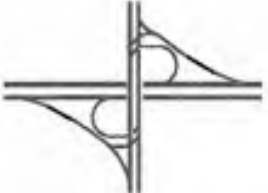
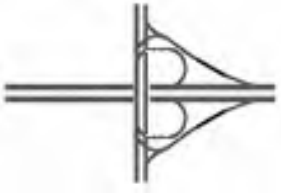
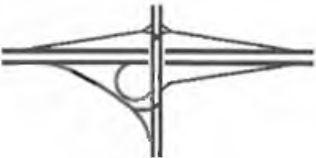
III (сплавинные) – содержащие в пределах болотной толщи хотя бы один слой, который при возведении насыпи высотой до 3 м выдавливается независимо от интенсивности производства работ по возведению насыпи.

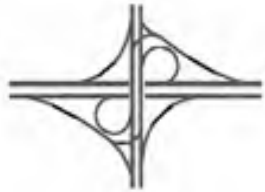
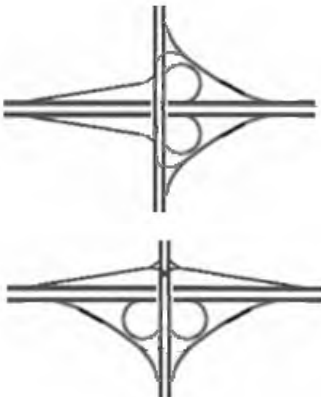




Приложение Д
Типовые схемы пересечений в разных уровнях (транспортных развязок)

Т а б л и ц а Д.1 – Типовые схемы транспортных развязок 1-го класса и условия их применения

Наименование	Схема транспортной развязки	Условия применения
Пересечения		
Транспортная развязка типа «клеверный лист»		Интенсивность поворачивающих направлений в каждой из зон переплетений транспортных потоков не более 800 авт./ч
Транспортная развязка с направленными и петлевыми съездами		Соотношение интенсивностей поворачивающих направлений не позволяет выполнить устройство транспортных развязок типа «клеверный лист»
Транспортная развязка с направленными съездами		Стесненные условия. Соотношение интенсивностей поворачивающих направлений не позволяет выполнить устройство транспортных развязок типа «клеверный лист»
Примыкания		
Примыкание типа «труба»		Во всех случаях, кроме рассмотренных ниже
Примыкание с петлевыми съездами		Устройство примыканий с учетом перспективного развития
Примыкание с направленными съездами		Стесненные условия для устройства примыкания типа «труба»

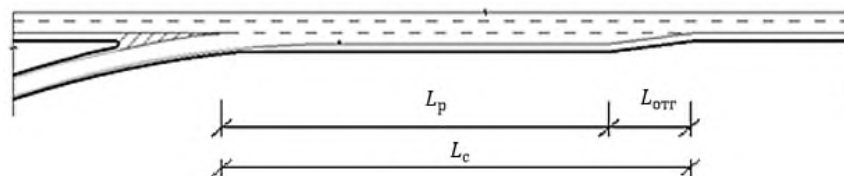
Т а б л и ц а Д.2 – Типовые схемы пересечений в разных уровнях (транспортных развязок) 2-го класса и условия их применения

Наименование	Схема транспортной развязки	Условия применения
Пересечения		
Пересечение типа «ромб»		Интенсивность каждого из левоповоротных направлений позволяет устройство пересечений в одном уровне на второстепенном направлении движения
		Интенсивность каждого из левоповоротных направлений позволяет устройство кольцевых пересечений в одном уровне на второстепенном направлении движения
		
Пересечение типа «совмещенный неполный клеверный лист»		Интенсивность каждого из левоповоротных направлений позволяет устройство пересечений в одном уровне и стесненные условия в диагональных четвертях
		Интенсивность каждого из левоповоротных направлений позволяет устройство пересечений в одном уровне и стесненные условия в соседних четвертях
Пересечение типа «неполный клеверный лист»		Интенсивность одного из левоповоротных направлений не позволяет устройство пересечения в одном уровне

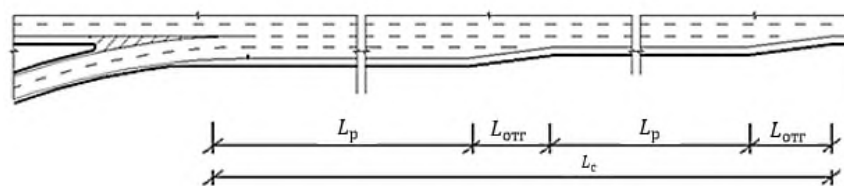
Наименование	Схема транспортной развязки	Условия применения
		Интенсивность двух из левоповоротных направлений в диагональных четвертях не позволяет устройство пересечения в одном уровне
		Интенсивность двух из левоповоротных направлений в соседних четвертях не позволяет устройство пересечения в одном уровне*
		Интенсивность трех из левоповоротных направлений в соседних четвертях не позволяет устройство пересечения в одном уровне*
Примыкания		
Примыкание типа «труба»**		Во всех случаях, кроме рассмотренных ниже
Примыкание типа «ромб»		Стесненные условия либо устройство примыканий с учетом перспективного развития
Примыкание с петлевыми съездами**		Устройство примыканий с учетом перспективного развития
<p>* С учетом обеспечения пропускной способности каждой из зон переплетения.</p> <p>** Относятся к примыканиям 1-го класса, используются для организации примыканий автомобильных дорог категорий I–III (при обосновании – IV) к автомагистралям и скоростным автомобильным дорогам.</p>		

Приложение Е

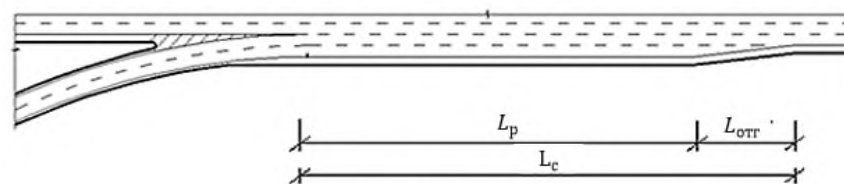
Схемы организации участков примыкания транспортных потоков



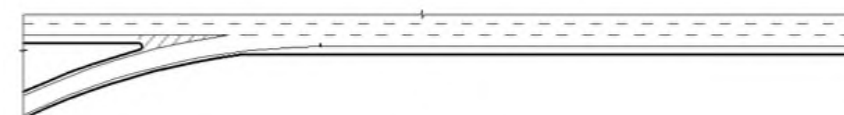
а) Тип В.1



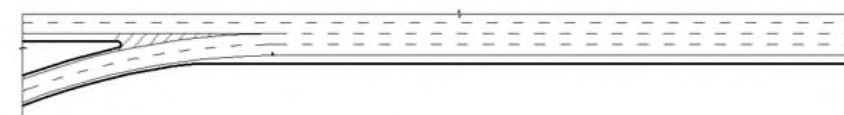
б) Тип В.2



в) Тип В.3

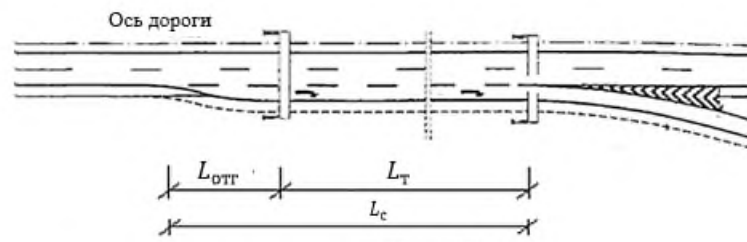


г) Тип В.4

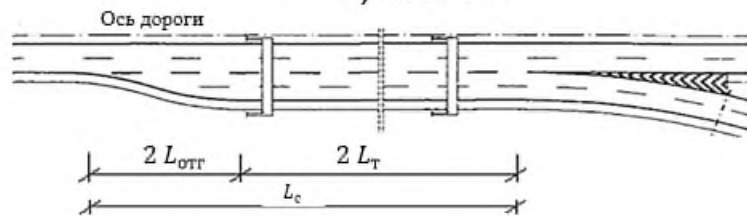


д) Тип В.5

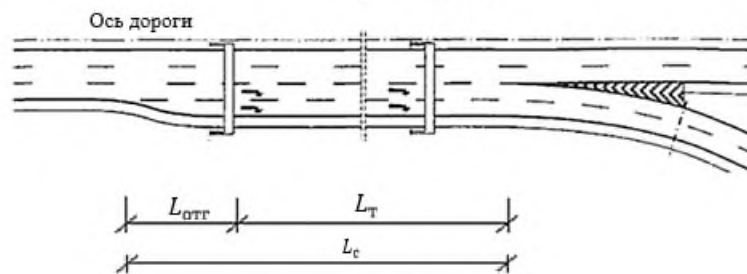
Рисунок Е.1 – Основные схемы организации участков слияния транспортных потоков



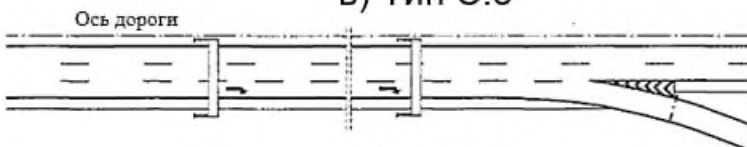
а) Тип С.1



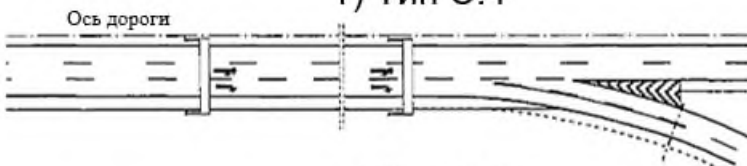
б) Тип С.2



в) Тип С.3



г) Тип С.4



д) Тип С.5



е) Тип С.6

Рисунок Е.2 – Основные схемы организации участков разделения транспортных потоков

Приложение Ж

Коэффициенты приведения к расчетному легковому автомобилю

Т а б л и ц а Ж.1 – Коэффициенты приведения транспортных средств к легковому автомобилю для регулируемых пересечений

Легковой автомобиль	1,0
Микроавтобус	1,1
Грузовой автомобиль до 2 т	1,2
Автобус малой вместимости	1,4
Грузовой автомобиль от 2 до 6 т	1,5
Автобус большой вместимости	1,8
Грузовой автомобиль более 6 т	1,6
Сочлененный автобус/троллейбус	2,4
Автопоезд	2,2

Т а б л и ц а Ж.2 – Коэффициенты приведения транспортных средств к легковому автомобилю для кольцевых пересечений и второстепенных направлений нерегулируемых пересечений

Тип транспортного средства	Коэффициент приведения
Легковые автомобили и грузовые автомобили грузоподъемностью до 1,5 т	1,0
Грузовые автомобили грузоподъемностью от 1,5 до 3,5 т	1,5
Автопоезда	2,3
Автобусы	2,0
Сочлененные автобусы	3,0
Мотоциклы	0,5

Библиография

[1] Федеральный закон от 8 ноября 2007 г. № 257-ФЗ «Об автомобильных дорогах и о дорожной деятельности в Российской Федерации и о внесении изменений в отдельные законодательные акты Российской Федерации»

[2] Федеральный закон от 14 марта 1995 г. № 33-ФЗ «Об особо охраняемых природных территориях»

[3] Федеральный закон от 10 января 2002 г. № 7-ФЗ «Об охране окружающей среды»

[4] Федеральный закон от 3 июня 2006 г. № 74-ФЗ «Водный кодекс Российской Федерации»

[5] ТР ТС 018/2011 «Технический регламент Таможенного союза. О безопасности колесных транспортных средств»

[6] ТР ТС 014/2011 «Технический регламент Таможенного союза. Безопасность автомобильных дорог»

[7] СП 12-135-2003 Безопасность труда в строительстве. Отраслевые типовые инструкции по охране труда

Ключевые слова: категория дороги, продольный профиль, поперечный профиль, пересечения, примыкания, земляное полотно, дорожная одежда, обустройство дорог, ограждения, геосинтетический материал.

Руководитель организации-разработчика

ЗАО «ПРОМТРАНСНИИПРОЕКТ»

Исполнительный
директор

А.Ю. Эглескалн

Руководитель
разработки

Зам. директора по науке

Л.А. Андреева

Исполнитель

Начальник отдела
Комплексных исследований,
стандартизации и
логистического сопровождения
проектов

И.П. Потапов