

**МИНИСТЕРСТВО СТРОИТЕЛЬСТВА И ЭКСПЛУАТАЦИИ  
АВТОМОБИЛЬНЫХ ДОРОГ РСФСР  
ГИПРОДОРНИИ**

**МЕТОДИЧЕСКИЕ РЕКОМЕНДАЦИИ  
ПО ОЦЕНКЕ УСЛОВИЙ ДВИЖЕНИЯ  
В РАЗНЫЕ СЕЗОНЫ ГОДА**

**МОСКВА**

**1975**

Министерство строительства  
и эксплуатации автомобильных дорог РСФСР

Государственный дорожный проектно-изыскательский  
и научно-исследовательский институт

МЕТОДИЧЕСКИЕ РЕКОМЕНДАЦИИ  
ПО ОЦЕНКЕ УСЛОВИЙ ДВИЖЕНИЯ В РАЗНЫЕ  
СЕЗОНЫ ГОДА

Утверждено Минавтодором  
РСФСР.  
Протокол № 27 от 20/XII-74г.

Москва 1975

Предисловие

Основным методом, применяемым в настоящее время для оценки условий движения на автомобильных дорогах, является разработанный проф. В.Ф.Бабковичем метод итоговых коэффициентов аварийности, представляющих собой произведение частных коэффициентов, которые учитывают влияние отдельных элементов плаща и профиля дороги на относительную вероятность возникновения дорожно-транспортных происшествий. Каждый из 15-ти частных коэффициентов характеризует ухудшение условий движения на данном участке дороги по сравнению с эталонными условиями на горизонтальном участке с проезжей частью шириной 7,5 м, шероховатым покрытием и укрепленными бортиками. Указанный метод имеет широкое применение на практике для оценки влияния дорожных условий на безопасность движения, выявления наиболее опасных участков дорог и сравнения вариантов проектов дорог по безопасности движения. Однако он позволяет получить только осредненную среднегодовую цену условий движения из дорог, так как значения большинства частных коэффициентов определены на основании отечественных и зарубежных статистических данных об аварийности на дорогах в среднем за год без учета различий в погодно-климатических условиях отдельных районов нашей и других стран, а также без учета сезонных колебаний аварийности, связанных с изменениями состояния дорог и метеорологических условий по сезонам года (за исключением

частного коэффициента, учитывавшего специальные качества покрытия). В ГипроДорНИИ разработана методика оценки безопасности движения по графикам сезонных коэффициентов аварийности, которая предназначена для дифференцированной оценки условий движения с учетом погодно-климатических характеристик различных районов, состояния дорог и метеорологических условий по сезонам года.

"Методические рекомендации" содержат указанную методику и основные мероприятия по повышению безопасности движения в неблагоприятные периоды года и в сложных погодных условиях и окажут практическую помощь дорожно-эксплуатационным и проектным организациям.

"Методические рекомендации" разработаны канд.техн. наук А.П. Васильевым и старшим научным сотрудником В.П.Расниковым. Алгоритм и программа построения сезонных графиков коэффициентов аварийности на ЭВМ составлены В.П. Расниковым и инж. Т.Н.Гололобовой (Вычислительный центр Минавтодора РСФСР) научное редактирование выполнено А.П. Васильевым.

Директор ГипроДорНИИ  
канд.техн.наук

Е.К. Купцов

Замечания и предложения просим направлять по адресу:  
109089, Москва, наб.Мориса Тореза, 34 ГИПРОДОРНИИ

## I. ОСНОВЫ ИССЛЕДОВАНИЙ

1.1. Состояние дорог и их транспортно-эксплуатационные характеристики, режим и сезонность движения автомашин, в значительной степени зависят от погодно-климатических условий, особенно в весенне-осенний и зимний периоды. Влияние погодно-климатических факторов ощущается на любой дороге, однако степень их воздействия во многом зависит от технического состояния дороги, тягательности ее содержания и уровня организаций дорожного движения.

1.2. При описание сезонности движения причины следующие обобщаются для и определены (ис. I).

1.2.1. **Условия движения** – это та реальная обстановка на дороге, в которой движется и отдельно взятый автомобиль или поток автомобилей в данный момент времени... к условиям движения относятся погодные условия, транспортный поток и метеорологические условия (составление окружающей среды) в данный момент времени.

1.2.2. **Дорожные условия** – совокупность геометрических параметров и транспортно-эксплуатационных качеств дороги, характеризующих дорогу и ее состояние, и линейное оборудование и обустройство (т.е. это вся дорога и обустройство в полосе отвода), имеющее непосредственное отношение к движению в данный момент времени и в данном месте.

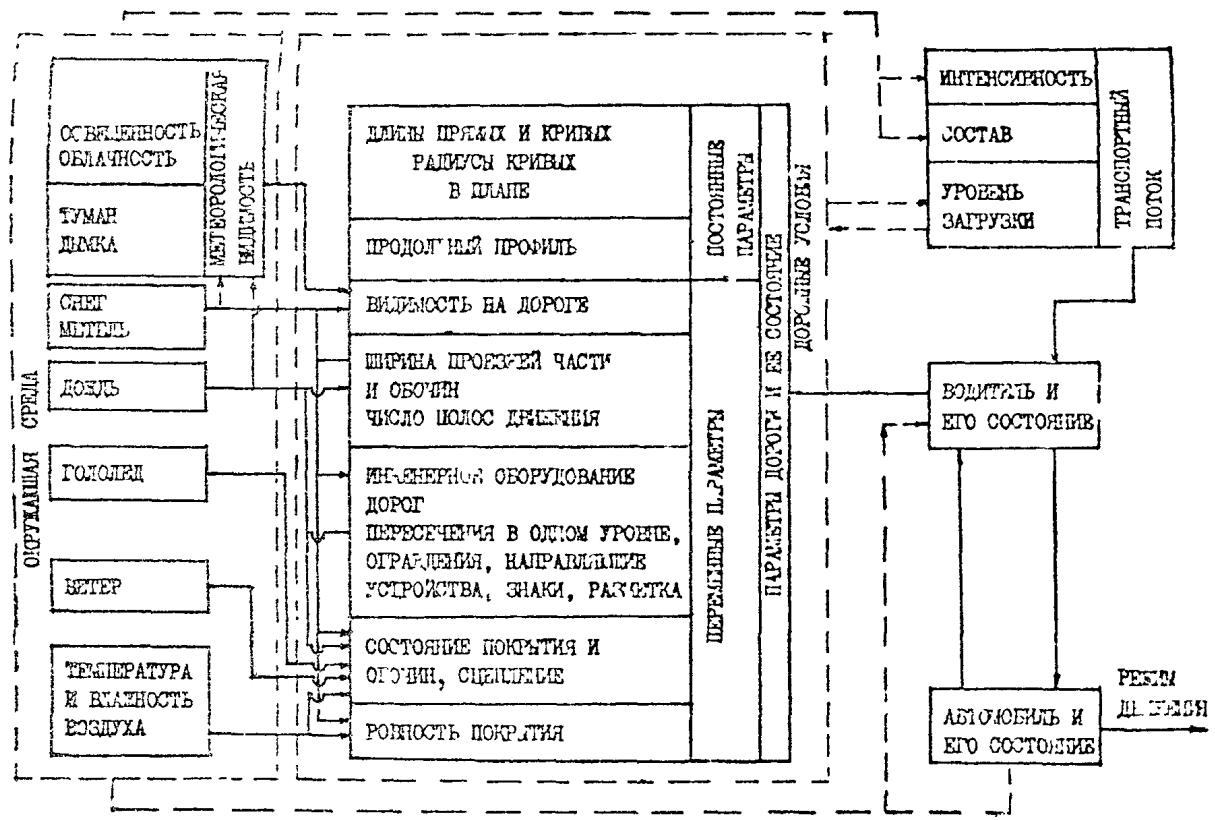


Рис. I Схема взаимодействия комплекса "автомобиль-водитель-дорога-среда"

Изложенная совокупность может быть разделена на две большие группы: **постоянныe** и **переменные** параметры. К постоянным относятся параметры и характеристики дороги, которые меняются в пространстве, т.е. по длине дороги, но не меняются по времени в течение календарного года. Таковыми являются продольные уклоны, радиусы изгиба в плане и длина прямых участков.

**I.2.3. К переменным относятся параметры и характеристики дорог, которые меняются не только по длине дороги, но и во времени, т.е. по сезонам года.** Переменными являются: ширина эффективно используемой проезжей части и обочин, видимость в плане и профиле, ширина эффективно используемой проезжей части на мостах, труbach и участках других съездов, параметры пересечений дорог, число полос движения, наличие тротуаров, пешеходных и велосипедных дорожек в населенных пунктах, величина коэффициента сцепления.

**I.2.4. Транспортный поток** – поток автомобилей, движущихся по данной дороге. Он характеризуется интенсивностью и составом, которые относятся к переменным характеристикам условий движения, поскольку и интенсивность, и состав движения изменяются в широких пределах по сезонам года.

**I.2.5. Метеорологические условия** – это комплекс погодно-климатических факторов, характеризующих состояние окружающей среды.

Метеорологические условия (состав и окружающей среды) оказывают существенное влияние на состояние дорог и условия движения. Их воздействие на переменные параметры и характеристики дорог подразделяются на воздействия с немедленным откликом и воздействия с накоплением откликом. К воздействиям с немедленным откликом относятся влияние ветра, тумана, осадков и гололеда. К воздействиям с накопленным откликом относятся влияние температуры и влажности воздуха и осадков из ровности (лучинообразование, снежные отложения), скользкость покрытия, состояние обочин, видимость (снежные отложения) и др.

Состояние метеорологических условий определяет длительность последействия отдельных метеорологических явлений (просыхание покрытия и обочин, таяние выпавшего снега и др.).

1.3. С точки зрения условий движения автомобилей к зимнему периоду относится период с момента устойчивого перехода средней суточной температуры воздуха через  $0^{\circ}\text{C}$  при понижении ее осенью и при повышении зимой.

К переходным периодам относятся весенний и осенний периоды года. Весенним переходным периодом считается период с момента устойчивого перехода средней суточной температуры через  $0^{\circ}\text{C}$  до аналогичного перехода через  $15^{\circ}\text{C}$  при дальнейшем ее повышении. Осенним переходным периодом считается период с момента устойчивого перехода средне-

суточной температуры через  $15^{\circ}\text{C}$  до момента ее перехода через  $0^{\circ}\text{C}$ .

1.4. Сезонные графики коэффициентов аварийности дают возможность определять и прогнозировать наиболее опасные участки дорог в неблагоприятные периоды года, разрабатывать конкретные мероприятия по повышению транспортно-эксплуатационных качеств дорог и безопасности движения с учетом местных погодно-климатических условий, более обоснованно размещать элементы инженерного оборудования и дорожной информации в зависимости от сезона года, распределять дорожную технику для содержания дорог и в первую очередь технику для зимнего содержания, планировать силы и средства на содержание дорог, нормировать скорости движения транспортных потоков в характерные периоды года в зависимости от местных погодно-климатических условий.

## 2. ПОРЯДОК ПОСТРОЕНИЯ СЕЗОННЫХ ГРАФИКОВ КОЭФФИЦИЕНТОВ АВАРИЙНОСТИ

2.1. Сезонные графики коэффициентов аварийности строятся отдельно для каждого сезона: лета, зимы, осени и весны. Читывая сравнительно одинаковые условия движения в весенний и осенний периоды, можно строить один график для этих периодов.

В южных районах с короткой зимой, где условия движения зимой близки к условиям движения в переходные

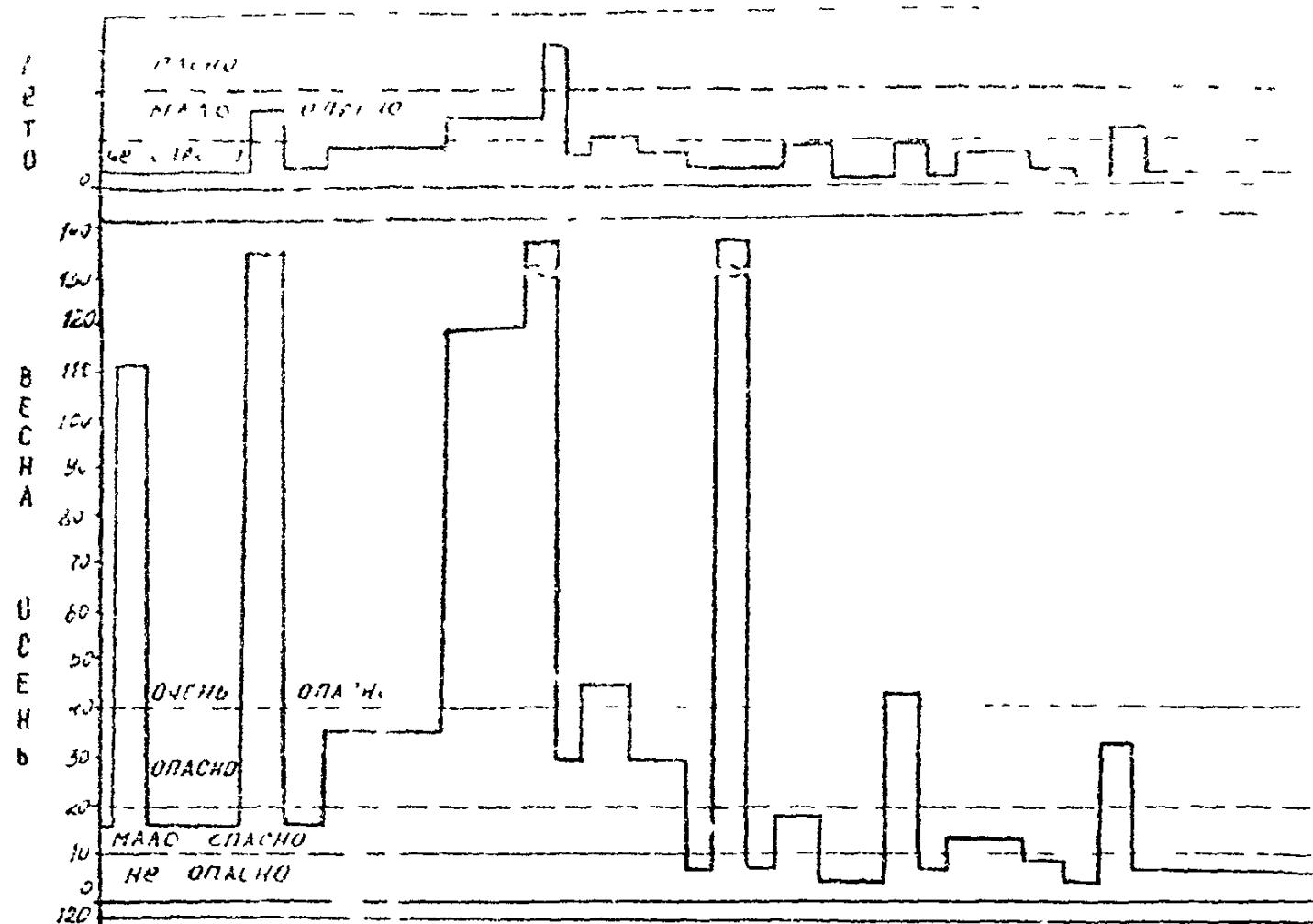
периоды года, можно строить графики только для летнего и переходного периодов.

2.2. Исходными материалами для построения сезонных графиков коэффициентов аварийности являются: план, продольные и поперечные профили дороги со всеми техническими характеристиками, данные об изменениях переменных характеристик дорог и транспортного потока по сезонам года и характеристики метеорологических условий.

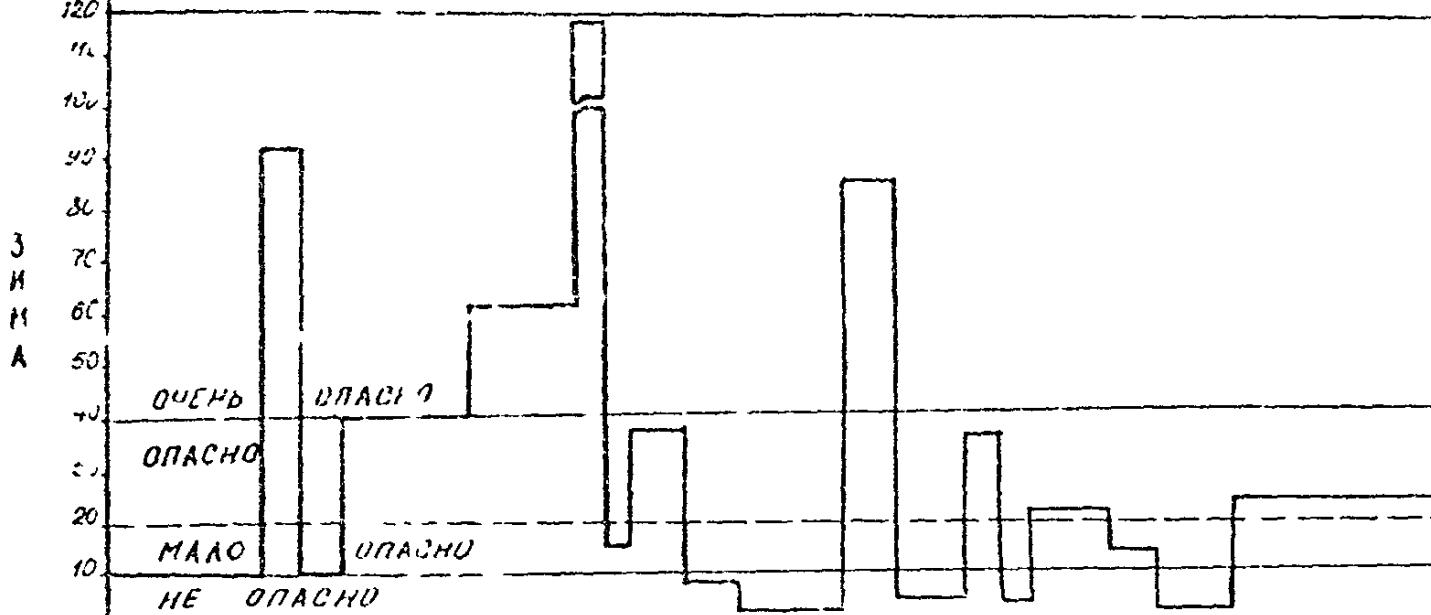
2.3. Сезонные графики коэффициентов аварийности составляются для существующих и вновь проектируемых дорог в соответствии с формой графика, приведенной на рис. 2. При этом постоянные параметры остаются одинаковыми во все периоды года.

2.4. Для существующих дорог сезонные графики коэффициентов аварийности необходимо строить на основании сезонных обследований состояния дорог с определением величин переменных параметров и транспортно-эксплуатационных характеристик дорог, наиболее свойственных для данного периода.

При этом должны быть определены по сезонам года: фактическая ширина проезжей части и обочин и их состояние, видимость в плане и продольном профиле, ширина проезжей части и обочин на мостах и в местах других сужений (в местах установки ограждений, надолб, бордюров, направляющих устройств, на кривых малого радиуса и т.д.), коли-



## 3. Сезонные графики составителей аварийности



чество и параметры действительно работающих по сезонам года пересечения, съездов и переездов, и интенсивность движения на них, фактическое число полос движения проезжей части дороги, наличие тротуаров, велосипедных и пешеходных дорожек и их состояние, сцепные качества покрытия и фактическая интенсивность движения.

Сезонные обследования дорог следует проводить 1-2 раза в сезон, примерно в середине каждого сезона или ближе к его концу, спустя 2-3 дня после выпадения осадков.

2.5. В зависимости от количественных значений параметров дорожных условий для каждого сезона года значения частных коэффициентов принимаются по табл. I, а итоговый коэффициент аварийности для данного сезона определяется для каждого характерного участка дороги путем перемножения частных коэффициентов, т.е.

$$K_{\text{итог}} = K_1 \cdot K_2 \cdot K_3 \cdot \dots \cdot K_{15}$$

Таблица I

Значения частных коэффициентов аварийности

Параметр	Больчина параметра и значение частного коэффициента аварийности					
	1		2			
Интенсивность движения, авт/сутки	500	1000	3000	5000	7000	9000
$K_1$	0,40	0,50	0,75	1,0	1,30	1,90

I	2				
Ширина проезжей части, м	4,5 5,5 6,0 7,5 8,5 и более				
$K_2$ при укрепленных обочинах	2,2	1,5	1,35	1,0	0,8
$K_2$ при неукрепленных обочинах	4,0	2,75	2,5	1,5	1,0
Ширина обочин, м	0,5	1,5	2,0	3,0	и более
$K_3$	2,2	1,4	1,2		1,0
Продольный уклон, %	20	30	50	70	80
$K_4$	1,0	1,25	2,5	2,8	3,0
Радиус кривых в плане, м	50 и менее	100-150	200-300	400-600	1000-2000 и более
$K_5$	10,0	5,4-4,0	2,25	1,6	1,25 1,0
Высотность, м	50	100	150	200	250 350 400 500 и более
$K_6$ в плане	3,6	3,0	2,7	2,25	2,0 1,45 1,2 1,0
$K_6$ в профиле	5,0	4,0	3,4	2,5	2,4 2,0 1,4 1,0
Ширина проезжей части мостов по отношению к проезжей части дороги	меньше на I и равна ширине на II и III видах в 2 м				
$K_7$	6,0	3,0	1,5		1,0
Длина прямых участков, км	3	5	10	15	20 25 и более
$K$	1,0	1,1	1,4	1,6	1,9 2,0

I	2			
Тип пересечения с примыкающей дорогой	В разных уровнях	В одном уровне при интенсивности движения на пересекаемой дороге в % от суммарной на двух дорогах		
		менее 10	10-20	более 20
K9	0,35	1,5	3,0	4,0
Пересечения в одном уровне. Интенсивность движения по оси вной дороге, авт/сутки	менее 1600	1600-3500	3500-5000	5000-7000 и более
K10	1,5	2,0	3,0	4,0
Видимость пересечения в одном уровне с примыкающей дорогой, м	боге 60	60-40	40-30	30-20 и менее 20
K11	1,0	1,1	1,65	2,5 5,0
Число полос движения на проезжей части	2	3 4 без разделяющей полосы	4 и более с разделительной полосой	
K12	1,0	1,5	0,8	0,65
Расстояние от застройки до проезжей части, м, и ее характеристика	15-20 имеется подосы местного движения	6-10 имеется тротуар	5 для частного	5 и отсутствует
K13	2,5	5,0	7,5	10,0
Характеристика состояния покрытия	скользкие, скользкое покрытие грязью	чистое сухое	зерно- очень мелкое	хвоя- рыхлая

	I	2			
Больчина коэффициентов сцепления	0,2-0,3 K <sub>14</sub>	0,4 2,5	0,6 1,3	0,7 1,0	0,75 0,75
Расстояние от населенного пункта	0-200	200-600	600-1000		
K <sub>15</sub>	2,0	1,5	1,2		

2.6. Для проектируемых дорог величины частных коэффициентов аварийности по сезонам года назначаются на основании предложенных сезонных изменений переменных параметров дорог под действием погодно-климатических факторов. Расчетные значения параметров дорог в неблагоприятные периоды года, необходимые для определения частных коэффициентов аварийности, определяются путем умножения проектных значений дорожных параметров на поправочные коэффициенты, учитывающие их изменения по сезонам года (табл. 2).

Таблица 2  
Поправочные коэффициенты для различных сезонов года

Учитываемый фактор	Значения поправочных коэффициентов для разных сезонов года			
	лето	осень	зима	весна
1	2	3	4	5
Сезонные колебания иятен-	1,0	(1,2-1,4*)	0,7-1,0 <sup>**</sup>	0,8-0,9 <sup>**</sup>

I	: 2	: 3	: 4	:
сивности и состава дви- жения				
Эффективно используемая ширина проезжей части в связи с образованием снежных отложений или наличия грязных обочин				
а - при неукрепленных обочинах	1,0	0,95-1,00	0,8-0,98 <sup>*)</sup>	0,3-1,0
б - при укрепленных обо- чинах или наличии крае- вых полос	1,0	1,0	0,90-1,0	1,0
Уменьшение ширины обо- чин за счет образования снежных отложений на брюках и влияние раз- ных неукрепленных обочин:				
а - при неукрепленных обочинах	1,0	0,5-1,0 <sup>xxx)</sup>	0,5-1,0 <sup>xxx)</sup>	0,5-1,0 <sup>xxx)</sup>
б - при укрепленных обо- чинах	1,0	1,0	0,5-1,0 <sup>xxx)</sup>	1,0
Ограничение видимости на кривых в плане сне- жными валами, образую- щимися на бровках при очистке дороги от снега	1,0	1,0	0,7-1,0	1,0
Ограничение видимости на прямых участках из- за снегопадов, туманов и метелей	1,0 <sup>xxx)</sup>	0,8-0,9	0,7-0,9	0,9-1,0
Уменьшение ширины проезжей части мостов по сравнению с проез- жей частью дороги из-за снежных отложений и на- носов грязи у бордюра или тротуара	1,0	0,9-1,0	0,8-1,0	1,0

1	2	3	4	5
Изменение соотношения нагрузоспособности движения по дорогам, пересекаю- щимся в одном уровне:				
а - в связи с исполь- зованием стезей на полевые дороги	1,0	1,0-1,4	0,9-1,0	1,0-1,4
б - в связи с колеба- ниями интенсив- ности движения на основной до- роге	1,0	1,2-1,4	0,7-1,0	0,8-0,9
Изменение видимости на пересечениях в одном уровне из-за сугробых вылов на обочинах и у снегозадержателей насыще- ний	1,0	1,0	(ххххх) 0,2-1,0	1,0
Изменение используемого движением числа полос на проезжей части из-за снежных отложений и грязных обочин:				
а - дороги с двумя полосами движения	1,0	1,0	1,0	1,0
б - дороги с тремя по- лосами движения	1,0	0,67	0,67	1,0
в - дороги с четырьмя полосами движения	1,0	1,0	1,0	1,0
г - дороги с шестью полосами движения	1,0	0,67	0,67	1,0
Расстояние от застройки до проезжей части	Учитываются фактические условия движения пешеходов в изселенном пункте в разные <del>периоды</del> годы			
Скользкость покрытия	1,0	0,7-1,0	0,5-0,8	0,8-1,0

Примечания:

х) Верхний предел применяется для дорог I-II категорий, нижний - для III-VI категорий.

- жж) Верхний предел для дорог II-V категорий, нижний - I-II категорий.
- жжж) Большие значения принимают при очистке обочин на всю ширину.
- жжжж) Расстояние видимости летом по метеорологическим условиям принимается равным 500 м.
- жжжжж) Меньшее значение относится к пересечениям, на которых снежные валы из пределов треугольника видимости не убираются.
- жжжжж) Для дорог, находящихся в эксплуатации, можно принимать средневзвешенные значения коэффициента аварийности, учитывающее продолжительность каждого из состояний проезжей части, принимая значения частного коэффициента аварийности равным I при сухом покрытии; I,6 при мокром; 3,8 - при снежном накатанном и 10,0 при гололеде.

Приведенные в табл. 2 поправочные коэффициенты получены на основании широких обследований состояния дорог по сезонам года в разных районах страны.

2.7. Допускается также использовать поправочные коэффициенты при составлении сезонных графиков коэффициентов аварийности для существующих дорог в случае невозможности проведения наблюдений за сезонными изменениями дорожных условий.

2.8. При определении поправочных коэффициентов необходимо учитывать ряд особенностей, которые изложены ниже.

2.8.1. Эффективно используемая ширина проезжей части в зимний и весенне-осенний периоды изменяется за счет образования на прикровочных полосах снежных отложений и наледей, вынесения грязи с неукрепленных обочин и съездов.

Для существующих дорог средняя эффективно используемая ширина проезжей части за сезон может быть определена по формуле

$$B = \sum B_i \cdot n_i$$

где  $B$  - фактическая эффективно используемая ширина проезжей части за сезон, по периодам;

$n_i$  - продолжительность каждого периода с определенной шириной проезжей части, в долях единицы от продолжительности сезона.

Чтобы получить значения сезонных частных коэффициентов для проектируемых дорог, нормативную ширину проезжей части следует умножить на сезонный поправочный коэффициент.

2.8.2. Ширина обочины в зимнее время уменьшается за счет образования на бровках снежных отложений. В осенний период из-за постоянного увлажнения неукрепленные обочины являются дополнительным препятствием, повышающим вероятность дорожно-транспортных происшествий.

2.8.3. Видимость в плане по сезонам может изменяться в зимний период из-за отложения снежных валов на бровках земляного полотна на кривых в плане.

Средневзвешенное расстояние видимости за сезон на конкретной кривой в плане может быть определено по формуле

$$S = \sum S_{n_i} \cdot n_i,$$

где  $S_{n_i}$  - фактическое расстояние видимости на кривых, изменяющиеся в результате образования снежных заносов и валов;

$n_i$  - продолжительность периодов с различным расстоянием видимости, в долях единицы.

Видимость в профиле по сезонам года не меняется.

При спекке условий движения по видимости необходимо учитывать колебания метеорологической видимости, которая изменяется по сезонам года из-за снегопада, тумана, метеевей и т.п. Значения частного коэффициента, учитывающего расстояние метеорологической видимости, следует принимать по всей длине участка так же, как для коэффициента, учитывавшего видимость в профиле.

Средневзвешенное расстояние метеорологической видимости за сезон может быть определено по формуле:

$$S = \sum S_{M_i} \cdot n_{M_i},$$

где  $S_{M_i}$  - фактическое расстояние метеорологической видимости, изменяющееся из-за снегопадов, туманов, метеевей;

$n_{M_i}$  - продолжительность периодов с различным расстоянием видимости, в долях единицы.

2.8.4. Чтобы получить значения сезонных частных

коэффициентов для вновь проектируемых дорог величины фактической видимости следует умножить на сезонный поправочный коэффициент метеорологической видимости.

2.8.5. Различие в ширине проезжей части мостов и дорог в зимне-и переходные периоды года изменяется в зависимости от наличия снежных отложений или наличия грязи у бордюра или тротуара, что учитывается поправочным коэффициентом уменьшения ширины проезжей части мостов.

Аналогичным образом этот коэффициент следует учитывать в зоне установки бетонных тумб, ограждающего бруса и в зоне других участков сужений.

2.8.6. Тип пересечений и интенсивность движения на основной дороге меняется по сезонам года в результате перераспределения движения по направлениям, из-за труднопропусклемости отдельных дорог в период весенне-осенней распутицы. Необходимо учитывать, что значительная часть примыкающих дорог в весенне-осенний и зимний периоды вообще не используется для движения.

2.8.7. Видимость на пересечениях и примыканиях в одном уровне уменьшается, как правило, в результате накопления снега в отвалах или около снегозащитных насаждений и щитов.

2.8.8. Изменение числа полос движения происходит в основном на трехполосных дорогах: зимой - из-за снежных отложений, в весенне-осенний период - из-за влияния

неукрепленных обочин и загрязнения.

2.8.9. Частный коэффициент аварийности, учитываемый расстояние от застроек до проезжей части зависит от износа и состояния тротуаров и пешеходных дорожек в рассматриваемый период года. Если тротуары весной и осенью загрязняются, с зимой занесены снегом и не очищаются, движение пешеходов осуществляется по проезжей части. В этом случае частные коэффициенты должны приниматься как для населенных пунктов, не имеющих тротуаров.

2.8.10. Наименьшее изменение по сезонам года и, это определяет состояние покрытия, его сцепные качества. При неизменных сезонных графиках коэффициентов аварийности следует принимать значения частного коэффициента аварийности  $K_{I4}$  по табл. I или табл.3.

Таблица 3  
Значения частного коэффициента аварийности  
характеризующего состояние проезжей части

Состояние проезжей части	Сухое	Мокрое	Снежное накатанное	Гололед
Значение частного коэффициента аварийности $K_{I4}$	1,0	1,6	3,8	10,0

Значения этого коэффициента следует использовать с учетом продолжительности каждого из состояния проезжей части. Средневзвешенное значение коэффициента следует определять по формуле:

$$K = \sum_i K_i t_i = K_{\text{сух.}} t_{\text{сух.}} + K_{\text{мок.}} t_{\text{мок.}} + K_{\text{сп.}} t_{\text{сп.}} + \\ + K_{\text{тол.}} t_{\text{тол.}},$$

где  $K$  — значение коэффициента при сухом, мокром, снежном накатанном и обледенелом покрытиях; продолжительность каждого из вышеназванных состояний, в долях единицы от продолжительности сезона.

Для проектируемых дорог при определении средневзвешенного сезонного значения величины коэффициента сцепления следует вводить поправочный коэффициент, величина которого приведены в табл. 2.

2.9. При построении графиков коэффициентов аварийности необходимо учитывать зоны влияния некоторых элементов. Величина зон влияния приведена в табл. 4.

Таблица 4

Зоны влияния дорожных элементов по сезонам

года

Элемент дороги	Зона влияния		
	зимой	осенью, весной	летом
Подъемы и спуски	За вершиной подъема 100 м, у подошвы спуска 150 м		
Пересечения в одном уровне			

Элемент дороги	Зона влияния		
	зимой	осенью, весной	летом
а) при наличии твердого покрытия на пересекаемых дорогах	по 100 м в каждую сторону	по 50 м в каждую сторону	по 50 м в каждую сторону
б) при отсутствии покрытия на пересекаемых дорогах	то же	но ИС-500 м в каждую сторону в зависимости от типа грунта	то же
Кривые в плане с обесочченной видимостью при $R < 400$ м			
по 50 м от начала и конца кривой			
Кривые с необеспеченнной видимостью при любом радиусе			
по 100 м от начала и конца кривой			
Мости, путепроводы и другие сооружения	по 100 м в каждую сторону от начала и конца сооружения	по 75 м в каждую сторону от начала и конца сооружения	
Пересечения в разных уровнях	В пределах между примыканием к основной дороге пешеходно-скоростных полос или правоповоротных съездов		

2.10. На линейный график коэффициентов аварийности условными обозначениями наносят места дорожно-транспортных происшествий по сезонам года с указанием их вида. В приложении I приведен пример построения графика коэффициентов аварийности.

2.11. В отдельных случаях по изложенной методике могут быть построены графики коэффициентов аварийности для случая действия отдельных метеорологических явлений (гололед, туман, сильный дождь, снег и т.д.). Такие графики целесообразны для прогнозирования условий движения в периоды действия неблагоприятных погодных факторов.

2.12. Для существенного ускорения и облегчения составления линейных сезонных графиков коэффициентов аварийности рекомендуется применять ЭМ. Алгоритм и программа построения аналогична той, что приведена к данному разделу (приложение 2).

### 3. АНАЛИЗ СЕЗОННЫХ ЛИНЕЙНЫХ ГРАФИКОВ КОЭФФИЦИЕНТОВ АВАРИЙНОСТИ

3.1. График сезонных коэффициентов аварийности является основным рабочим документом для оценки условий безопасности движения по дороге в разные периоды года, на основании которого в каждый из сезонов года следует в порядке очередности для каждого опасного участка разрабатывать конкретные мероприятия по повышению безопасности движения. Поэтому после построения необходимо внимательно проанализировать графики коэффициентов аварийности. Целью анализа является:

определение местоположения опасных участков, их протяженности и степени опасности;

определение причин повышения опасности и степени их влияния;

выбор основных путей и мероприятий по улучшению условий движения на опасных участках.

3.2. Для оценки безопасности движения по линейным графикам важное значение имеют критерии определения степени опасности по величине итогового коэффициента аварийности.

В "Методических рекомендациях" предлагаются следующие ориентировочные показатели степени опасности отдельных участков по величине итогового коэффициента аварийности для дорог в равнинной и холмистой местности:

Степень опасности участка	Итоговый коэффициент аварийности
не опасный	0 - 10
мало опасный	10-20
опасный	20-40
очень опасный	более 40

Для дорог в горной местности предлагается относить к опасным участкам, на которых итоговый коэффициент аварийности больше средневзвешенного для данного, характерного участка дороги.

3.3. Результаты анализа сезонных графиков коэффициентов аварийности сводятся в виде таблицы, в которую заносится местоположение опасных участков, их протяжение, степень опасности, основные причины повышения опасности и намечаемые мероприятия по снижению опасности для движения (форма).

Сводная ведомость о количестве участников  
на дороге

Местоположение участка		Протяж- дение, м	Состав итогового коэффициента ача- тиности			Лесст. Пр. № Годы для оценки при... г. я опасности ... г. я	Планы схема с уточнениями по новым видам безопасности влияния
от км	до км		ИСТОК	ЗАМОК	ОСЕНЬЮ И ВОС- НОУ		
1	2	3	4	5		7	8

3.4. Мероприятия по повышению безопасности движения должны выполняться в первую очередь на наиболее опасных участках дорог.

В случае ограниченности ресурсов, мероприятия по повышению безопасности осуществляются поэтапно с учетом степени опасности участков в данный период времени.

4. МЕРОПРИЯТИЯ ПО ПОВЫШЕНИЮ БЕЗОПАСНОСТИ И УЛУЧШЕНИЮ УСЛОВИЙ ДВИЖЕНИЯ С УЧЕТОМ СЕЗОННЫХ КОЛЕБАНИЙ ПОГОДНО-КЛИМАТИЧЕСКИХ ФАКТОРОВ

4.1. Основными путями улучшения условий и повышения безопасности движения в зимний и весенне-осенний периоды является повышение технического совершенства дорог, уровня содержания и организации движения.

Чем выше уровень технического совершенства, заложенного в проекте дороги, содержания и организации движения, тем меньшее влияние из ее состояния оказывают неблагоприятные метеорологические явления и тем меньше усилий от службы эксплуатации требуется для обеспечения безопасных и удобных условий движения. И наоборот, чем ниже технические характеристики дороги, предусмотренные проектом, тем больше сил и средств требуется от службы эксплуатации для обеспечения нормальных условий движения.

4.2. Все мероприятия, направленные на повышение безопасности и улучшение условий движения, делятся по длительности действия на постоянно действующие, временного (сезонного) действия и кратковременные.

4.2.1. К постоянно действующим относятся мероприятия, эффективность действия которых не зависит в течение всего года. Они должны назначаться в первую очередь из тех участков дороги, где наблюдается более высокое опасное трафикабия в течение всего года.

4.2.2. к времененным (сезонным) относятся мероприятия, действие которых длится от одного месяца до одного или нескольких сезонов. Мероприятия могут (сезонного) характера предусматриваются на участках дорог, где опасность движения заметно повышается в отдельные периоды года.

4.2.3. к кратковременным относятся мероприятия, эффективность действия которых составляет от нескольких часов до одного месяца. Они направлены главным образом на ликвидацию или выявление отрицательной воздействиями края соревнующих факторов и в первую очередь посадок климатических излечим.

4.3. Несдавляемое сопровождение технических и организационных мероприятий постоянного, временного и кратковременного характера должны предусматриваться в проектах и осуществляться при строительстве и реконструкции дорог.

4.4. Дорожно-эксплуатационная служба должна осуществлять прежде всего мероприятия текущего характера : ремонт, направленные на поддержание дороги и всех ее сооружений в исправном состоянии, а также принимать меры по повышению технического уровня дорог и улучшению организации движения, связанные с изменениями в условия движения, не предусмотренными в проектах на строительство или реконструкцию дорог.

4.5. Все мероприятия по обеспечению высоких транспортно-эксплуатационных качеств дороги в неблагоприятные периоды года можно разделить на:

- А - предусматриваемые при проектировании дорог;
- Б - выполняемые в процессе содержания и ремонта дорог.
- А. Мероприятия, включаемые в состав проекта строительства новой или реконструкции существующей дороги

Для районов с продолжительным зимним и весенне-осенним периодами сравнение вариантов дорог по безопасности движения необходимо проводить по зимнему или весеннему-осеннему графикам коэффициентов аварийности, соответственно.

4.6 При проектировании и реконструкции дорог в районах с продолжительным зимним периодом (более 125 дней в году) особое внимание должно быть обращено на снегозаносимость и неисправность дорог. Высота насыпей и глубина эрозии должны соответствовать и в соответствии с требованиями СНиП II-4.5-72,

захождя из максимальной высоты снежного покрова. Крутизна откосов должна быть не менее 1:4 при сглаженной бровке земляного полотна (для всыпей высотой менее 1,5 м).

4.7. Для предотвращения образования ледяных и снежных наростов на прижимочных полосах на дорогах I-II технических категорий необходимо устраивать краевые полосы шириной 0,50 - 0,70 м, а в зонах с продолжительным весенне-осенним периодом - 0,3 м с засевом обочин травами и устройством плодо-дюк для остановки автомобилей из обочин.

4.8. В зонах с продолжительным зимним периодом разделительные полосы необходимо устраивать без бордюра или устраивать внутреннюю краевую полосу шириной 0,50 м с наклоном 1:10-15° к проезжей части. Профиль разделительной полосы должен быть плавным, без резких возвышений. Целесообразно устройство зернистого профиля разделительной полосы.

4.9. На дорогах I-II технических категорий рекомендуется на наиболее опасных участках (мости, путепроводы, развязки в разных уровнях) размещать теплоэлектрообогрев проезжей части, с проведением его технико-экономического обоснования.

4.10. В зонах с продолжительным зимним периодом следует отказаться от установки надолб и предохранительных столбиков над трубами, на высоких насыпях, кривых малых радиусов и тому подобных мостах, с целью устранения образования снежных валов и значительного сужения проезжей части.

Вместо них рекомендуется устраивать ограждения или преду-

матриват<sup>т</sup> более пологие откосы (I:4 и более).

В целях уменьшения снежных отложений в зоне влияния ограждений их рекомендуется устанавливать на расстоянии 0,7 м от бровки земляного полотна на участках дорог с высотой насыпи до 3 и 1,5 м - на участках дорог с насыпями большей высоты.

Высота просвета между низом ограждения и поверхностью обочины во всех случаях должна быть равна 0,4 м.

Для облегчения снегоочистки дорог следует предусматривать установку опор дорожных знаков, километровых знаков и других элементов на присыпных островках за бровкой земляного полотна. Для этих же целей целесообразно устанавливать съемные ориентирующие столбики, столбики с отгибами за бровкой земляного полотна и съемные ориентирующие вешки в районах с большой высотой снежных отложений.

4.II. В целях удобства очистки проезжей части на пешевых съездах транспортных развязок установку ограждений целесообразно производить только на внешней кривой съездов:

4.I2. В зонах с продолжительным зимним периодом на пересечениях необходимо отказаться от устройства возвышающихся островков с бордюрами. Рекомендуется окаймлять направляющие островки краевой полосой шириной 0,30 м, устраиваемой заподлицо с покрытием, или осуществлять регулирование движения только разметкой. Рекомендуются также съемные направляющие устройства из железобетона, металла,

пластических масс, дерева, которые могут легко убираться на зимний период.

4.13. Для районов с продолжительным зимним периодом не следует проектировать ответвления и пересечения в одном уровне на участках спусков и подъемов с уклоном более 2%, чтобы предотвратить дорожно-транспортные происшествия из-за образования ледяных полос наката в местах интенсивного торможения перед пересечением.

4.14. В целях обеспечения видимости главной дороги с второстепенной для районов с зимним расчетным периодом не следует проектировать пересечения и ответвления на вершине выпуклой кривой. При необходимости устройства пересечения и ответвления в таких местах необходимо предусматривать средства и меры для удаления снежных валов из треугольника видимости.

4.15. В зонах с продолжительным зимним периодом рекомендуется отказаться от практики проектирования трехполосных дорог и реконструкции двухполосных дорог в трехполосную граду незадачливости их использования в зимний период эксплуатации.

4.16. Проекты дорог должны предусматривать устройство баз для хранения противогололедных материалов, а также выбор оптимальных расстояний между ними. В зависимости от значения дорог расстояние между базами принимается от 20 до 50 км.

На опасных участках дорог через каждые 50-100 м долж-

ны быть предусмотрены места хранения абразивных материалов, защищенные от заноса снегом, смачивания и смерзания.

4.17. На участках дорог I-IV технических категорий, где возможны сильные порывы ветра (выходы из вилюмок, леса, тоннеля и т.п.), а также на участках дорог, где имеются значительные перепады ветровых нагрузок (чертежование коротких глубоких выемок с высокими насыпями, участков в лесу и открытых участков), следует проектировать ветрозащитные сооружения для смягчения порывов ветра.

4.18. Одним из экономически целесообразных способов является устройство ветрозащитных лесных сооружений. Плавность увеличения силы ветра достигается одним из следующих способов: постепенным уменьшением высоты ветрозащитных лесных насаждений; постепенным увеличением просветности ветрозащитных лесных насаждений; постепенным увеличением расстояния от оси дороги до ветрозащитных лесных полос.

Для уменьшения силы ветра возможна установка ветрозащитных заборов, щитов с переменной просветностью и других сооружений. Целесообразность их установки необходимо проверять технико-экономическими расчетами.

4.19. На участках дорог, где по данным метеорологических станций или по данным наблюдений ожидается повышенное число случаев гололеда, на дорогах I-II категорий необходимо предусматривать специальные световые табло, информирующие водителя о появлении гололеда и работающие автоматично-

ски от датчиков, заложенных в покрытие или включаемых дистанционно с пульта управления.

4.20. Для зон с продолжительным зимним периодом следует проектировать мелкозернистые и среднезернистые поверхности обработки. Для зон с большим количеством осадков в виде дождя рекомендуется устраивать среднезернистые и крупнозернистые поверхности обработки. Для остальных зон допускаются все виды шероховатых поверхностных обработок.

4.21. На автомагистралях с интенсивностью движения более 20 тыс. авт./сутки и сложными погодно-климатическими условиями в проектах дорог необходимо предусматривать устройство специальных систем автоматизированного управления движением, включающих в себя системы сбора информации о состоянии дорог, о транспортном потоке и окружающей среде, пункты первичной переработки этой информации, линии передачи, координационно-вычислительный центр, линии обратной связи и управляемые знаки и сигналы.

4.22. На участках дорог с интенсивностью движения до 20 тыс. авт./сутки в местах, где действие переменных метеорологических факторов создает наибольшую опасность для движения, необходимо устанавливать знаки с переменной информацией: "Гололед", "Туман", "Повышенная скользкость", "Ветер", "Ограничение скорости".

В настящее время можно применять знаки со сменной информацией трех видов: включаемые вручную, с дистанцион-

нного пульта и автоматически .

**Б. Мероприятия, осуществляе-  
мые дорожной службой в  
процессе эксплуатации дорог**

4.23. На дорожно-эксплуатационную службу возлагаются большие задачи по обеспечению безопасности движения в сложных погодных условиях. Дорожно-эксплуатационная служба должна осуществлять все вышеизложенные мероприятия, если они не выполнены при строительстве дороги.

4.24. Для предотвращения ухудшения движения в сложных погодных условиях дорожная служба должна своевременно проводить постоянные, временные и кратковременные мероприятия по повышению безопасности движения.

4.25. К постоянно действующим мероприятиям относятся: улучшение плана и профиля существующих дорог, спрямление кривых, смягчение продольных уклонов, устройство дополнительных полос на подъездах, уширение проезжей части как на мостах, так и по всей дороге, устройство краевых укрепительных полос и укрепление обочин;

расчистка кривых в плане от препятствий, ограничивающих видимость;

строительство обходов городов и других населенных пунктов, подземных пешеходных переходов, устройство пересечений с автомобильными и железными дорогами в разных уровнях в процессе реконструкции дорог, установка ограж-

дений и направляющих устройств, дорожных знаков и указателей постоянного действия, освещение опасных участков дорог, устройство систем автоматизированного управления движением или систем дистанционного управления знаками;

устройство снегозащитных и ветрозащитных ограждений;

своевременный ямочный ремонт покрытия, удаление волн и наливов, устройство новых слоев износа с выравниванием поперечного профиля;

устройство твердых покрытий на пересечениях и съездах.

4.26. К мероприятиям временного (сезонного) действия относятся:

съемные ограждения на опасных участках дорог и направляющие сигнальные столбики; размещение и устройство баз для борьбы с гололедом; установка дорожных знаков сезонного действия (ограничение скорости движения, запрещение обгона; пересечение с второстепенной дорогой, неровности и т.д.); шероховатые поверхностные обработки; мелкий ремонт, устранение неровностей; снегозащитные сезонные сооружения; разметка автомобильных дорог.

4.27. К кратковременным мероприятиям следует относить:

установку знаков кратковременного действия или световых табло; снегоочистку дорог, борьбу с гололедом; очистку дорог и инженерного оборудования от пыли и грязи; профилирование гравийных и щебеночных покрытий; обессыпливание дорог; снижение скоростей движения на опасных участках.

4.28 Для обеспечения требуемой величины коэффициента скольжения в жаркие периоды года необходимо проводить регулярную очистку покрытия от пыли и грязи, проводить россыпь каменной мелочи для удаления выступающего битума.

4.29. В зимний период эксплуатации дорог для обеспечения безопасности и удобства движения необходимо на основании прогнозов погоды проводить профилактическую россыпь соли и патрульную снегоочистку дорог.

В первую очередь эти мероприятия должны проводиться на наиболее опасных участках: на спусках, кривых малого радиуса и подходах к ним на расстоянии не менее 100 м, в пределах пересечений в одном уровне и на расстоянии 100-150м до пересечения, в населенных пунктах, на участках с ограниченной видимостью и т.п.

4.30. При проведении снегоочистки дорог необходимо удалять снежные валы за бровку земляного полотна.

В целях предотвращения уменьшения расстояния видимости не допускаются отложения снежных валов на бровках земляного полотна высотой более 1,20 м, особенно на кривых малого радиуса.

4.31. Для устранения образования ледяных наростов зимой и нанесения грязи в весенне-осенний период на прикормочных полосах, дорожно-эксплуатационная служба должна проводить их своевременную очистку. Проезжая часть должна быть чистой на полную ширину во все периоды года. На от-

дальных дорогах IУ-У категорий в районах с суповой и длительной зимой допускается сохранение снежного наката на гравийных, щебеночных и грунтовых покрытиях.

4.32. Дорожно-эксплуатационная служба должна уделять особое внимание предотвращению образования и своевременному закрытию неорганизованных "диких" съездов. При необходимости устройства дополнительных съездов они должны быть укреплены каменными материалами на длину, предусмотренную действующими СНиП П-Д.5-72 и оборудованы соответствующими знаками и указателями.

4.33. Для эффективного использования дополнительных полос на подъездах и предотвращения их заносимости, при их устройстве необходимо осуществлять уширение обочин до 2,5 м.

4.34. Для уменьшения количества выходов пешеходов на дорогу в населенных пунктах служба зимнего содержания дорог должна проводить расчистку тротуаров, находящихся в полосе отвода, и принимать необходимые меры по обеспечению очистки тротуаров (расположенных вне полосы отвода) силами землепользователей.

4.35. В зимний и весенне-осенний период эксплуатации дорог, в связи с изменившимися условиями движения, следует снимать лишние дорожные знаки на нефункционирующих пересечениях и отъезжаниях и устанавливать недостающие в местах дополнительных и чинившихся сужений проездов части, образования гололеда

Для установления мест снятия лишних и установки недостающих знаков следует руководствоваться данными сезонных графиков коэффициентов аварийности.

4.36. Для регулирования движения в сложных погодных условиях (во время гололеда, тумана и т.п.) необходимо своевременно включать знаки со сменной информацией, информирующие водителей об условиях движения. При отсутствии знаков со сменной информацией их необходимо устанавливать силами дорожно-эксплуатационной службы на наиболее опасных для движения участках.

4.37. На дорогах III-V технических категорий в зависимости от интенсивности движения транспортного потока необходимо введение ограничения максимальной скорости в период с неблагоприятными условиями движения (мокрое, грязное покрытие, снежный накат на покрытии, недостаточная метеовидимость и т.п.).

4.38. Дорожно-эксплуатационная служба должна регулярно информировать водителей и население о состоянии проезда по автомобильным дорогам в неблагоприятные периоды года через местную печать, радио и телевидение.

Приложение I

ПРИМЕРЫ ПОСТРОЕНИЯ СЕЗОННЫХ ГРАФИКОВ  
КОЭФФИЦИЕНТОВ АВАРИЙНОСТИ

I. Первый пример рассматривает изменение геометрических и транспортно-эксплуатационных характеристик дорог и частных коэффициентов аварийности, соответственно, по сезонам года.

В табл. 5 приведены примеры изменения геометрических и транспортно-эксплуатационных параметров дорог по сезонам года и соответствующих им частных коэффициентов аварийности для трехполосной дороги ІІ технической категории и двухполосной дороги ІУ технической категории. Цифрами 1,2,3 в табл. 5 обозначены соответственно: 1 - значение сезонного поправочного коэффициента; 2 - значение геометрических или транспортно-эксплуатационных параметров дороги; 3 - значение соответствующего им частного коэффициента аварийности.

ІІ. Второй пример рассматривает порядок построения графика сезонных коэффициентов аварийности для определенного участка дороги (рис. 3).

Рассмотрим пример построения сезонных графиков коэффициентов аварийности с использованием сезонных поправочных коэффициентов для вновь запроектированной дороги или для существующей дороги в случае невозможности проведения

сезонных наблюдений за изменением геометрических и транспортно-эксплуатационных характеристик дороги.

На участке двухполосной дороги с интенсивностью 5000 авт./сутки, протяженностью 4 км, с шириной проезжей части 7,5 м и шириной неукрепленных обочин 3,5 м имеется кривая в плане  $R = 500$  м и видимостью 200 м, подъем с уклоном 30% и населенный пункт, имеющий тротуары, с расстоянием от застройки 5 м. На км 0 + 500 м расположено примыкание в одном уровне с интенсивностью движения, составляющей 10% от суммарной по обеим дорогам, видимость пересечения с примыкающей дороги составляет 45 м. Второе примыкание с видимостью 25 м и интенсивностью 15% от суммарной по обеим дорогам расположено на км I+500. Третье примыкание на км 3+500 имеет обеспеченную видимость 60 м и интенсивность, равную 5% от суммарной по обеим дорогам. Величина коэффициента сцепления на сухом покрытии составляет 0,6. На км I+000 расположен малый мост длиной 50 м, ширина которого на 1 м больше ширины проезжей части (см. рис. 3).

Порядок построения сезонных графиков коэффициентов аварийности заключается в следующем:

I. В форму графиков коэффициентов аварийности (см. рис. 3) заносятся исходные данные для вновь запроектированной дороги или для летних условий движения на существующей дороге.

Геометрические или транспортно-эксплуатационные параметры	Значения дорожных параметров, их сезон								
	Дорога II категории								
	лето			весна			осень		
	2	3	I	2	3		I	2	3
I	2	3		4	5	6	7	8	9
Интенсивность движения, авт/сутки, К <sub>1</sub>	5000	I,0	0,85	4250	0,9		I,4	7000	I,3
Ширина проезжей части, м К <sub>2</sub> при укрепленных обочинах	7,5	I,0	I,0	7,5	I,0		I,0	7,5	I,0
К <sub>2</sub> при неукрепленных обочинах									
Ширина обочин, м К <sub>3</sub>	3,5	I,0	I,0	3,5	I,0		I,0	3,5	I,0
Продольный уклон, % К <sub>4</sub>	30	I,25	-	30	I,25		30	I,25	
Радиус кривых в плане, м К <sub>5</sub>	500	I,6	-	500	I,6		500	I,6	
Видимость, м:									
К <sub>6</sub> в плане	200	2,25	I,0	200	2,25	I,0	200	2,25	
К <sub>6</sub> в профиле	500	I,0	0,95	475	I,I	0,85	425	I,2	
Ширина проезжей части мостов по отношению к проезжей части дороги К <sub>7</sub>	шире на 1 м	I,5	I,0	шире на 1 м	I,5	0,9	шире на 0,9м	I,7	
Длина прямых участков, км К <sub>8</sub>	5	I,I	-	5	I,I	-	5	I,I	
Тип пересечения с примыкающей дорогой К <sub>9</sub>	10%	I,5	I,0	10	I,5	I,0	10	I,5	

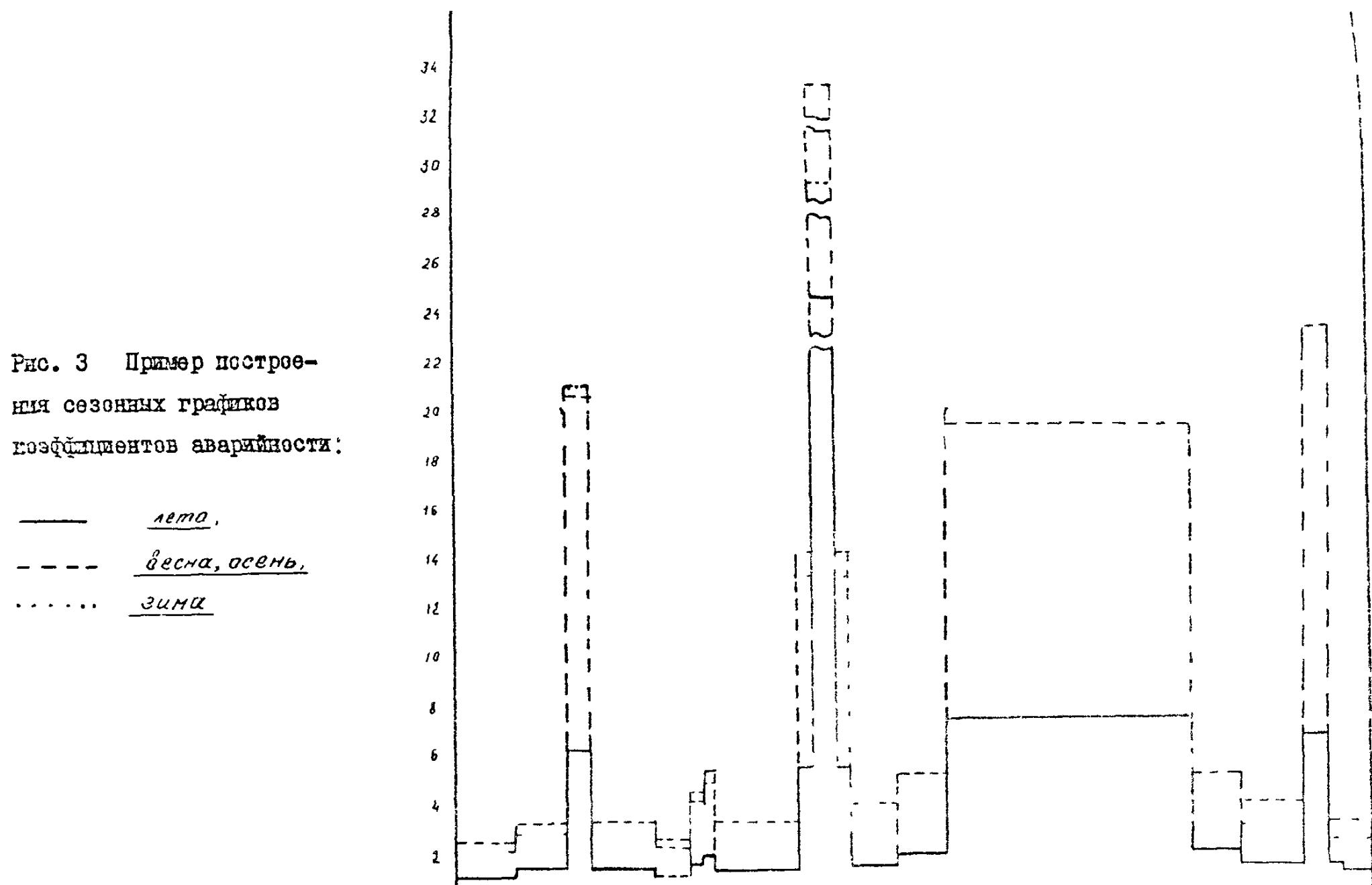
Таблица 5

ные поправочные коэффициента и величины частных коэффициентов аварийности



Продолжение табл. 5

Рис. 3 Пример построения сезонных графиков коэффициентов аварийности:



2. С учетом всех различных дорожных условий определяются величины частных коэффициентов аварийности для каждой дорожной ситуации и записываются в соответствующие строки формы графиков коэффициентов аварийности.

3. По табл. 2 устанавливаются сезонные поправочные коэффициенты и умножаются на соответствующие значения дорожных элементов.

4. По полученным от умножения значениям определяются величины частных коэффициентов аварийности (по табл. I) для различных сезонов и записываются в соответствующие строки формы графиков коэффициентов аварийности.

5. Значения частных коэффициентов аварийности на участках с однородными условиями движения для каждого из сезонов перемножаются и определяются сезонные итоговые коэффициенты аварийности.

6. По полученным значениям сезонных итоговых коэффициентов аварийности строятся сезонные линейные графики.

7. На соответствующие сезонные графики коэффициентов аварийности условными обозначениями наносятся сведения о дорожно-транспортных происшествиях по сезонам года.

III. Третий пример рассматривает порядок анализа сезонных графиков коэффициентов аварийности, приведенных на рис. 2.

Для этой цели все значения сезонных графиков коэффициентов аварийности по участкам сводятся в таблицу

После этого, по данным табл. 6 составляется следная ведомость опасных участков на дороге, выявляются причины

повышения опасности движения и намечаются мероприятия по повышению безопасности движения (табл. 7).

Таблица 6

Местоположение участков дороги	Значения итогового коэффициента аварийности по сезонам года		
	лето	зима	весна-осень
I0+000-I0+095	3	II	15
I0+095-I1+180	3	II	II2
I0+180-I0+570	3	II	15
I0+570-I0+ 0	15	9I	I36
I0+710 I0+860	3	II	15
I0+860-II+350	8	40	36
II+350-II+740	I3	6I	II9
II+740-II+880	32	I5I	303
II+880-II+950	6	I5	30
II+990-I2+200	I8	37	45
I2+200-I2+380	8	8	30
I2+380-I2+500	3	3	7
I2+500-I2+660	3	3	273
I2+660-I2+780	3	3	7
I2+780-I3+000	8	86	I9
I3+00-I3+230	I	4	4
I3+230-I3+390	4	36	43
I3+390-I3+500	I	4	7
I3+500-I3+800	5	22	I3
I3+800-I3+950	3	I4	9
I3+950-I4+I30	1	5	5
I4+I30-I4+270	II	3	32
I4+270-I5+000	2	24	?

Таблица 7

СВОДНАЯ ВЕЛОКОСТЬ ОПАСНЫХ УЧАСТКОВ  
НА ДОРОГЕ

Месторасположение участка		Протяженность, м		Значение итогового коэффициента опасности		Основные причины повышения опасности движения	Примерный перечень мероприятий по повышению безопасности движения
от	до	летом	зимой	осенне-весной	летом		
I 0+095	I 0+160	65	3	II	II 2	Интенсивные сельскохозяйственные перевозки по примыкающей дороге в осенне-зимний период	Оборудование признаками разметкой и переходно-скоростными полосами
I 0+570	I 0+710	I 50	I 5	91	I 36	Увеличение интенсивности движения на пересекаемой дороге в осенне-весенний и зимний периоды, уменьшение видимости пересечения в зимний период	Оборужование пересечения Удаление снега из треугольника видимости зимой
I 0+860	I 1+350	490	8	40	36	Сужение проезжей части в зоне моста и напротяжении столбиков в зимний и весенне-осенний период из-за нанесения грязи, образования снежных склонений.	Очистка проезжей части на полную ширину от грязи и снега

I	2	3	4	5	6	7	8
II+350	II+340	390	I3	61	II9	Занесение тротуаров в населенном пункте снегом в зимний период и загрязнение в весенне-осенний, в результате чего пешеходы перемещаются по проезжей части	Очистка тротуаров от снега и грязи
I2+500	I2+660	I60	3	3	273	Интенсивные сельскохозяйственные перевозки по примыкающей дороге в осенне-весенний период	Оборудование призыва-ния разметкой и переходно-скоростными по-лосами
I2+780	I3+000	220	8	86	I9	Сужение проезжей части на мосту и подхода к нему в зимний период из-за снежных отложений	Очистка проезжей части моста и подходов от снега. Запрещение обгона в переходные пе-риоды

## Приложение 2

## МЕТОДИКА ПОСТРОЕНИЯ ГРАФИКОВ СЕЗОННЫХ КОЭФФИЦИЕНТОВ АВАРИЙНОСТИ НА ЭВМ

I. Исходные данные. Для построения графиков сезонных коэффициентов аварийности на ЭВМ разработана несколько видоизмененная таблица (табл. 8) частных коэффициентов аварийности. Зона влияния дорожных элементов принимается по табл. 4

Таблица 8

Учитываемый фактор	Значения частных коэффициентов при различных величинах характеристик дорожных условий						
Интенсивность движения авт/сутки $K_1^x)$	500 0,4	1000 0,5	3000 0,75	5000 1,0	7000 1,3	9000 1,9	
Ширина проезжей части, м $K_2^x)$ - при укрепленных обочинах $K_2^y)$ - при неукрепленных обочинах	4,5	5,5	6,0	7,5	8,5	-	
Ширина обочин, м $K_3^x)$	2,2	1,5	1,35	1,0	0,8	-	
Продольный уклон, % $K_4^x)$	4,0 0,5	2,75 1	2,5 1,5	1,5	1,0	-	
Радиус кривых в плане, м $K_5^x)$	2,2 1,0	1,4 1,25		1,2	1,0		
	50 10	100 5,4	150 4,0	200 2,25	300 2,25	350 20	400 16
						600 1,6	900 1,4
						1000 1,25	2000 1,25
						2100 1,0	

Учитываемый фактор	Значения частных коэффициентов при различных величинах характеристик дорожных условий			
Ширина проезжей части в плане, м	50	100	150	200
$K_3$	2,7	2,25	2,0	1,45
Ширина проезжей части в профиле, м	50	100	150	200
$K_4$	5,0	4,0	3,4	2,5
Ширина проезжей части в плане, других условий по отношению к проезжей части дороги	-1	0	+1	+2
$K_8$	6,0	3,0	1,5	1,0
Длина прямых участков, м	3000	5000	10000	15000
$K_9$	1,0	1,1	1,4	1,6
Тип пересечения с примыкаемой дорогой	В разных уровнях	В одном уровне	при интенсивности движения на пересекаемой дороге в % от суммарной на двух дорогах	
		10	20	более 20
$K_{10}$	0,35	1,5	3,0	4,0
Пересечения в одном уровне при интенсивности движения на основной дороге, авт./сутки	1600	3500	5000	7000
$K_{11}$	1,5	2,0	3,0	4,0
Видимость пересечения в одном уровне с примыкаемой дорогой, м	более 60	40	30	20
$K_{12}$	1,0	1,1	1,65	2,5
Число полос движения	2	3	4	4
	без разделительной полосы	и более с разделительной полосой		
$K_{13}$	1,0	1,5	0,8	0,65

Учитываемый фактор	Значения частных коэффициентов при различных величинах характеристик дорожных условий						
Расстояние от застройки до проездной части, м	20 15 10 6 5 -5						
$K_{I4}$	2,5 2,5 5,0 5,0 7,5 10						
Расстояние до и от населенного пункта	100с 600 200 0						
$K_{I5}$	1,0 1,2 1,5 2,0						
Величина коэффициента сцепления	1 2 3 4 5 6 7 <sup>**</sup> )						
$K_{I6}$	10,0 3,8 2,5 2,0 1,3 1,0 0,75						

Примечания: x) - возможна интерполяция в указанных делах; xx) - цифры с I по 7 для коэффициента  $K_{I6}$  означают:

1 - гололед (коэффициент сцепления  $\psi' = 0,1$ );

2 - снежный накат ( $\psi' = 0,15-0,35$ );

3 - скользкое, грязное покрытие ( $\psi' = 0,2-0,3$ );

4 - мокрое покрытие ( $\psi' = 0,4$ );

5 - чистое, сухое покрытие ( $\psi' = 0,6$ );

6 - шероховатое покрытие ( $\psi' = 0,7$ );

7 - очень шероховатое покрытие ( $\psi' = 0,75$ ).

2. Алгоритм программы. Для определения итогового фактора аварийности в программе последовательно формируются двухмерные массивы, представляющие собой расстояние, до

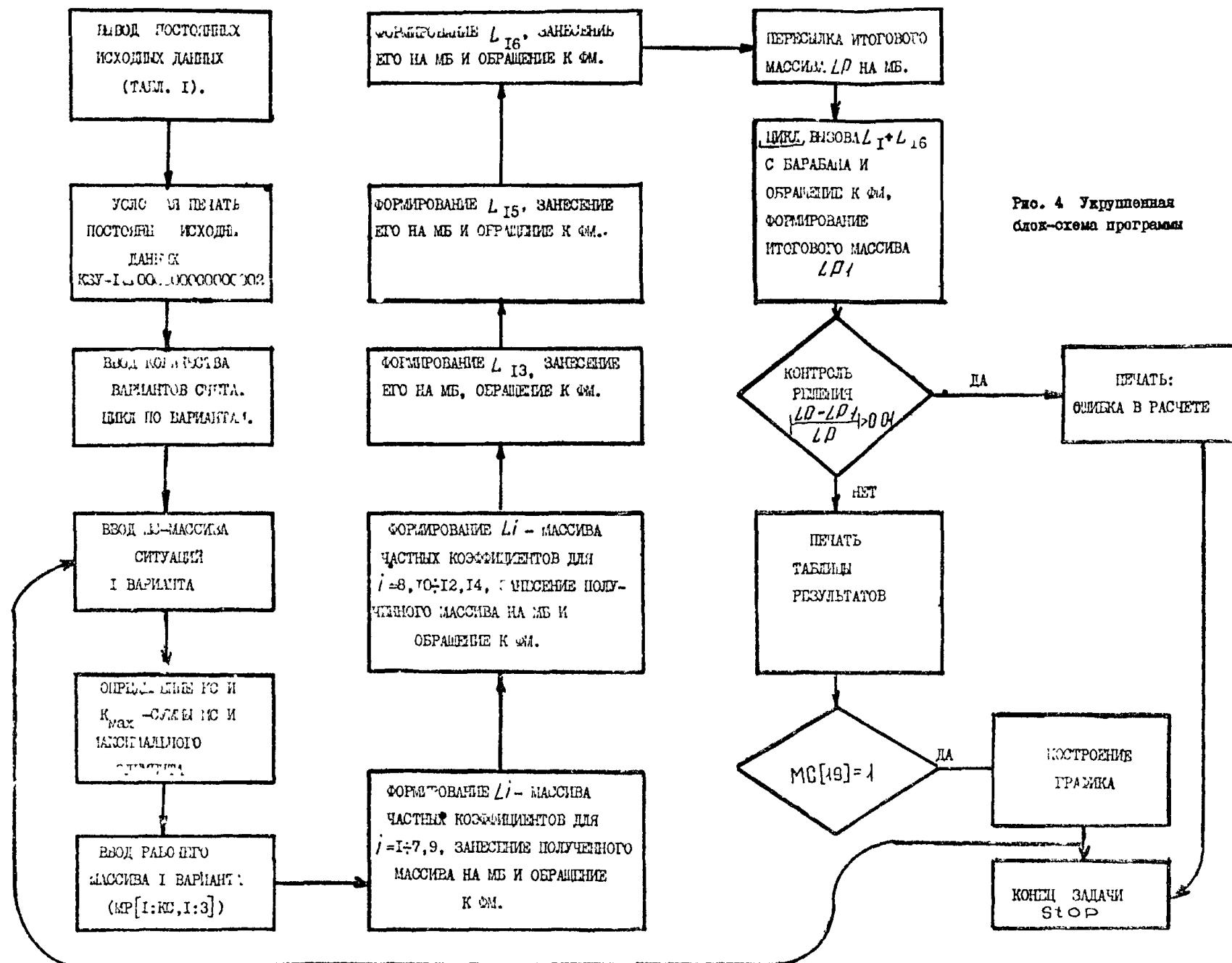


Рис. 4 Укрупненная блок-схема программы

которого включительно частный коэффициент остается постоянным (I элемент массива) и само значение коэффициента аварийности (II элемент массива). Так как изменение частных коэффициентов аварийности происходит скачкообразно, сохраняя постоянное значение в пределах участка определенной длины, то для получения всех значений расстояний и соответствующих им коэффициентов достаточно указать только конечное значение расстояния, на котором действует коэффициент (рис. 4).

График коэффициентов аварийности, представленный на рис. 5 достаточно записать в виде двухмерного массива:

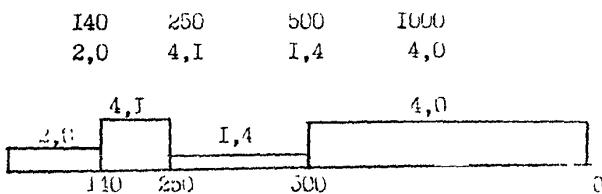


Рис. 5 Пример записи графика коэффициентов аварийности

В каждом таком массиве первый элемент – расстояние, в пределах которого действует частный коэффициент, а второй элемент – величина частного коэффициента аварийности, которая выбирается из табл. 8.

В программе происходит последовательное формирование массивов значений частного коэффициента и соответствующих расстояний по каждой дорожной ситуации.

После формирования одного массива следует обращение к процедуре ФМ (формирования массива). С помощью этой процедуры производится логический анализ элементов двух массивов частных коэффициентов и формируется новый промежуточный массив расстояний, на которых действуют коэффициенты  $K_i \times K_j$  и вычисляются значения коэффициентов в пределах этих расстояний.

После получения первого промежуточного массива он переписывается на место одного из рабочих, подготавливается следующий массив по очередной дорожной ситуации и операции повторяются до тех пор, пока не будет вычислен массив итогового значения коэффициента аварийности.

Так как для работы ФМ необходимы два массива, то перед первым обращением к ФМ формируется массив из двух элементов. Массивы для процедуры ФМ изготавливаются в виде двухмерных матриц:

I.	$L_1$	$K_1$	$\hat{L}_1'$	$K_1'$
	$L_2$	$K_2$	$L_2'$	$K_2'$
	.....		.....	
	$L_j$	$K_j$	$L_i$	$K_i$

Затем в цикле производится сравнение  $L_j$  и  $L_i$  и формируется результирующая матрица. После этого производится аналогичное сопоставление результирующей матрицы с новой матрицей, составленной из элементов очередной до-

рожной ситуации и т.д. (см. блок-схему процедуры ФМ – рис.6).

Массивы по некоторым дорожным ситуациям формируются аналогично, что позволило объединить их формирование в процедуру РІ (см. блок-схему процедуры РІ – рис. 7).

С помощью РІ производится формирование массивов по интенсивности движения ( $i = 1$ ), по ширине проезжей части ( $i = 2$ ), ширине обочин ( $i = 3$ ), продольному уклону ( $i = 4$ ), по радиусам кривых ( $i = 5$ ), по видимости в плане и профиле ( $i = 6$  и  $i = 7$ ) и по длине прямых участков ( $i = 9$ ).

Исходные данные об изменении величины частного коэффициента и расстояниях берутся из массива МР (рис. 8).

2.1. Для организации массива частного коэффициента аварийности по интенсивности движения ( $i = 1$ ) берется расстояние, на котором происходит изменение интенсивности и по ее величине выбирается из табл. 5 соответствующее значение коэффициента с интерполяцией или без нее. Интерполяция производится с помощью процедуры РКУ.

2.2. Организация массива по ширине проезжей части ( $i = 2$ ) и ширине обочин ( $i = 3$ ) производится аналогично. Только, в исходных данных по ширине проезжей части должен быть признак, указывающий на укрепление ( $MP_{i,3} = 1$ ) или отсутствие укрепления ( $MP_{i,3} = 0$ ) обочин. По этому признаку производится выбор частного коэффициента соответственно по  $\bar{I}$  или  $\bar{II}$  строке табл.8.

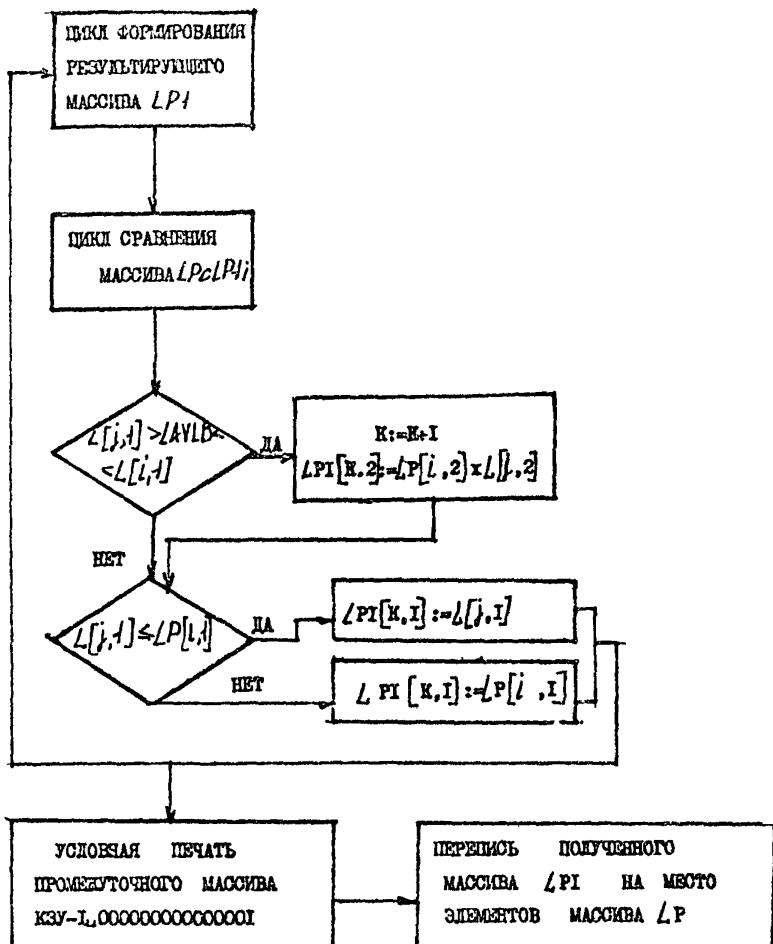


Рис. 6 Блок-схема процедуры Ф4

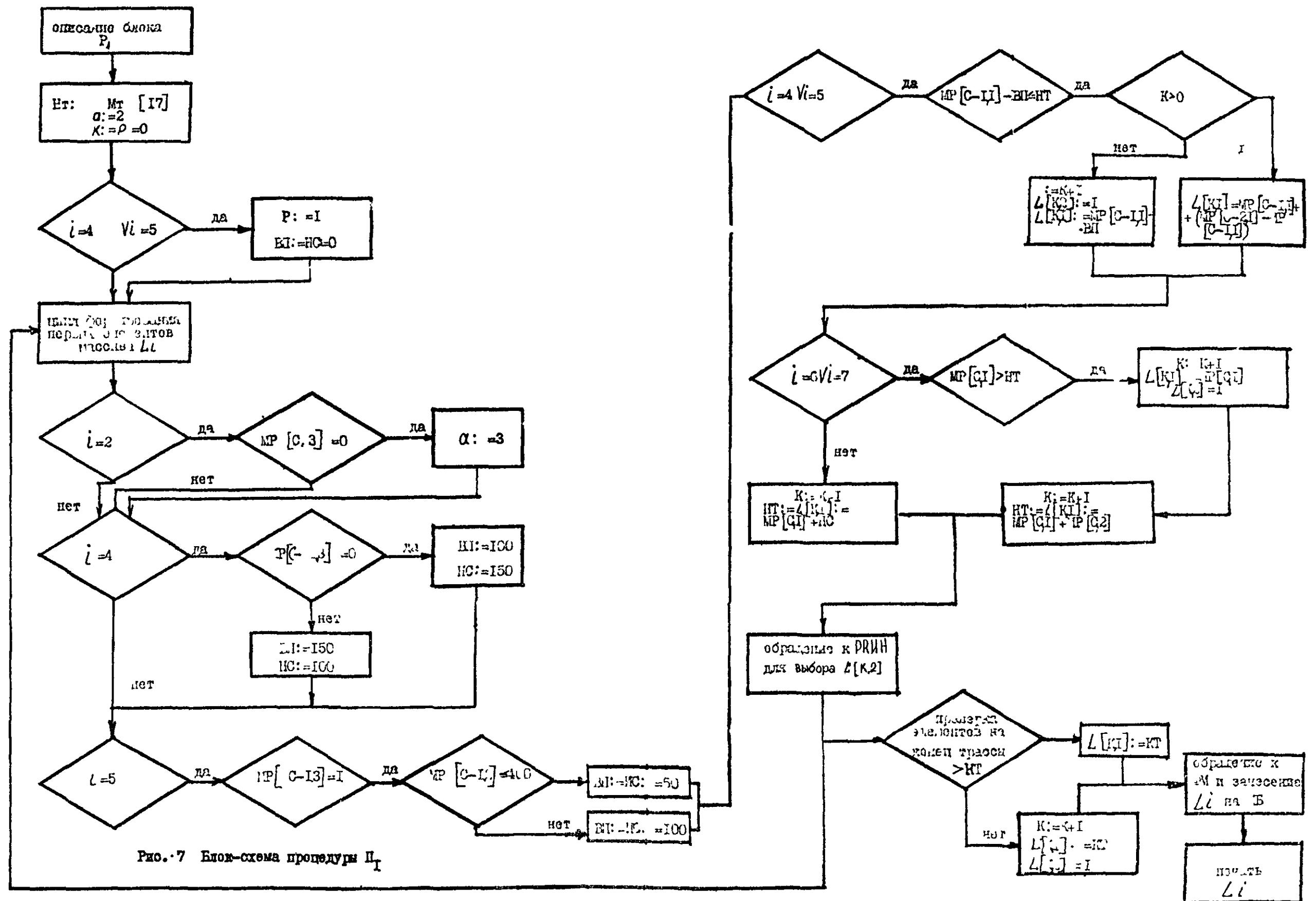


Рис. 7 Блок-схема процедуры  $P_1$

Рис. 8 Исходные данные для определения итогового коэффициента аварийности

2.3. Массив значений коэффициента по величине продольного уклона ( $i = 4$ ) формируется с учетом зоны влияния уклона. Зона влияния за вершиной подъема составляет 100 м, у подошвы спуска ~ 150 м.

В случае спуска величине НУ-100 (НУ ~ начало уклона) будет соответствовать коэффициент предыдущего участка, а величине КУ+150 (КУ ~ конец уклона) — коэффициент, который будет найден по величине уклона из табл. 8.

В случае подъема массив расстояний будет организован в виде:

$$\begin{array}{ll} (\text{НУ} - 150) & (\text{КУ} + 100) \\ K_{i-1} & K_i \end{array}$$

Для определения зон влияния в первом и втором случае служит признак 0 или 1 в массиве исходных данных МР ( $i$ , 3). В случае спуска  $MP_{i,3} = 0$ , и в случае подъема  $MP_{i,3} = 1$ .

2.4. Массив значений коэффициента по радиусу кривых в плане ( $i = 5$ ) формируется также с учетом зон влияния. Величина ЗП — зоны влияния определяется по схеме рис. 9.

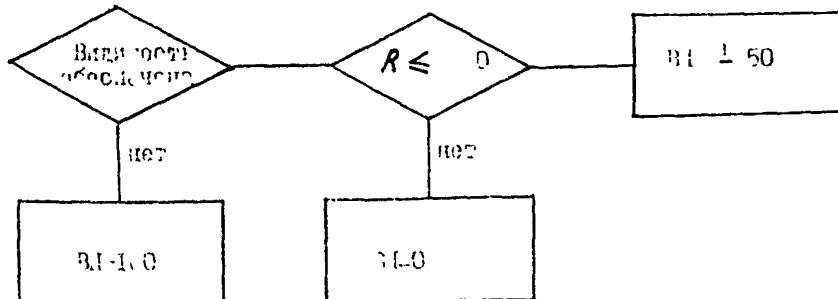


Рис. 9. Схема определения зоны влияния видимости в плане

В массиве исходных данных задается величина радиуса кривой и признак обеспеченности ( $MP=I$ ) или необеспеченности ( $MP=C$ ) видимости. По этим величинам производится выбор зоны влияния для конкретного случая, выбор коэффициента взаимности и организация массива.

2.5. Для массивов значений коэффициента по видимости в плане ( $i = 6$ ) и профиле ( $i = 7$ ) и по длине прямых участков ( $i = 9$ ) значения зоны влияния берутся из массива  $MP(i, 3)$ .

2.6. Для формирования массивов по ширине сужений ( $i = 8$ ), интенсивности движения на пересечении ( $i \approx 10$ ), пересечений в одном уровне ( $i = 11$ ), видимости на пересечении ( $i = 12$ ) и расстоянию от застройки ( $i = 14$ ) служит процедура P2. Её построение аналогично процедуре PI, отличие заключается в форме выбора частного коэффициента из табл. 8, так как для этих коэффициентов не проводится интерполяция.

2.6.1. Зона влияния сужения проезжей части ( $i = 8$ ) равна  $\pm 75$  м, т.е. расстояния в этом массиве определяются из условия, если длина сужения  $\pm 75$  м, а матрица имеет вид

(НС-75)

$K_{i-1}$

(КС+75)

$K_i$

где НС - начало сужения; КС - конец сужения;  $K_{i-1}$  -

значение коэффициента предыдущего участка;

$K_i$  - значения коэффициента из табл. 9.

2.6.2. Массив величины коэффициента аварийности в зависимости от типа пересечения с примыкаемой дорогой ( $i = 10$ ) организуется следующим образом. Производится анализ третьего элемента массива MP исходных данных. Если пересечение в разных уровнях, то  $MP(i, 3) = 0$ . По этому признаку происходит определение величины зоны влияния, равной 100 м, и присвоение частного коэффициента, равного 0,35.

Если пересечение в одном уровне, то в  $MP(i, 3)$  записывается интенсивность движения на примыкаемой дороге, тогда зона влияния равна 50 м и частный коэффициент определяется из табл. 8 по величине интенсивности на пересекаемой дороге в процентах от суммарной интенсивности на двух дорогах.

Расстояния в этом массиве определяются как место пересечения  $\pm$  зона влияния, а матрица имеет вид:

$$\begin{array}{ll} MII = 50(100) & MII+50(100) \\ K_{i-1} & K_i \quad (K_i = 0,35) \end{array}$$

2.6.3. Массив для ( $i = II$ ) и ( $i = I2$ ) формируется аналогично ( $i = 10$ ), только частный коэффициент выбирается из табл. 8 в первом случае по интенсивности движения на основной дороге ( $i = II$ ), в другом – по расстоянию видимости с примыкающей дороги ( $i = I2$ ).

2.6.4. Формирование массива в зависимости от числа полос движения на проезжей части ( $i = I3$ ) производится также, как и массива по интенсивности движения ( $i = I$ ).

Отличие от массива ( $i = 1$ ) заключается в том, что частный коэффициент аварийности для ( $i = 13$ ) выбирается без интерполяции по ближайшему значению из табл. 8.

2.6.5. Массив, формируемый в зависимости от расстояния между проезжей частью дороги и застройкой ( $i = 14$ ), учитывает в качестве зоны влияния протяженность застройки, а частный коэффициент выбирается из табл. 8 с учётом характера застройки. Матрица принимает вид (см. рис. IO).

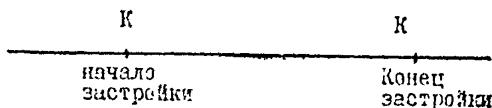


Рис. IO Матрица для формирования массива  $K_{14}$

2.7. Зона влияния расстояния от населенных пунктов ( $i = 15$ ) имеет несколько значений (рис. II).

1000	-600	-200	Начало населенного пункта	Конец +200 населенного пункта	+600	+1000
------	------	------	---------------------------------	-------------------------------------	------	-------

Рис. II Матрица зоны влияния населенного пункта

Каждой из этих зон влияния соответствует свой коэффициент.

Окончательно сформированная матрица имеет вид:

НП-1000	НП-600	НП-200	НП	КП	КП+200
$K_i$	I,2	I 5	2	I	2

КП+600	КП+1000
I,5	I,2

где НП и КП – соответственно начало и конец населенного пункта.

В программе производится анализ расстояний между началом трассы и началом населенного пункта. Если оно меньше 1000,000 или 200 м, то в этом случае присвоение частного коэффициента производится с учетом конкретного расстояния. Если населенный пункт начинается, например, на 150 м от начала участка, то матрица будет иметь вид:

НП-150	НП	КП	КП+200	КП+600	КП+1000
I,5	2	I	2,0	I,5	I,2

Аналогично анализируется расстояние между двумя населенными пунктами. Если это расстояние меньше 2000 м, то матрица будет иметь вид (рис. I2).

КП 1	КП+200	НП2-200	НП2	КП2
I	2,0	I,5	2,0	I,0

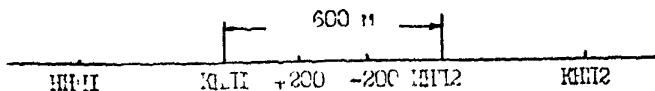


Рис. 12. Матрица зоны влияния двух близлежащих населенных пунктов

2.8. Массив, формируемый по величине коэффициента сцепления и характеристикам покрытия ( $\lambda = 16$ ) не имеет зоны влияния. Частный коэффициент выбирается из табл. 8. по условным числам от I до 7. Каждое число характеризует определенное состояние покрытия и величину коэффициента сцепления.

### 3. Подготовка исходных данных

Входная информация для решения по программе состоит из постоянной исходной и оперативной информации.

В виде постоянной информации вводится табл. 8 из которой производится выбор частных коэффициентов. Эти данные необходимо вводить в машину при каждом счете по программе, они подлежат изменению в случае изменения статистических данных о значениях частных коэффициентов аварийности.

Для подготовки оперативной информации рекомендуется использовать бланк рис. 8.

В графе КВ бланка предоставляется количество участков дороги, для которых будет производиться счет. Программа

позволяет производить расчет любого количества вариантов, т.е. любого количества участков дороги, например, КВ=2 означает, что будет последовательно определяться коэффициент аварийности для двух участков дороги.

Затем в том же бланке занессятся данные для первого варианта в массив числа ситуации (массив МС), который состоит из 19 элементов.

В графы I-I6 бланка занессятся сведения о наличии или отсутствии перечисленных дорожных ситуаций на рассматриваемом участке трассы.

Если, например, интенсивность движения, ширина проезжей части, ширина обочин и коэффициент сцепления колеса с покрытием дороги постоянны по всему участку дороги, то в графах I,2,3,I6 следует проставить I.

Если же имеется одно или несколько изменений перечисленных ситуаций, то следует проставить в соответствующие графы их количество.

В графах 4-I5 проставляется соответствующее число ситуации.

В графах I7,I8 указывается расстояние в метрах, с которого начинается и которым заканчивается рассматриваемый участок дороги.

Например, если подготавливаются данные по двум участкам дороги от 0 до 5 км (I участок) и от 5 до 10 км (II участок), то в массиве МС для первого варианта в I7

графе следует записать 0, в I8 графе – 5000, а для второго массива соответственно 5000 и 10000.

В графе I9 записывается I, если для итогового коэффициента аварийности нужно построение графика, и 0 – если график строить не требуется.

Если какая-либо из ситуаций на рассматриваемом участке отсутствует, то в соответствующую графу обязательно записывается 0 (ноль).

Данные в массив МР должны вноситься следующим образом.

В первом столбике проставляется расстояние в метрах, на котором происходит изменение ситуации и обязательно в той последовательности, которая указана в массиве МС.

Во втором столбике указывается значение, по которому будет определяться частный коэффициент аварийности по каждой ситуации.

В третьем столбике проставляются признаки ситуации.

Так, если на участке есть одно изменение интенсивности движения, например, на 3 км дороги она изменилась с 1000 авт/сутки на 500 авт/сутки, то в графе I массива МС следует записать число 2, а массив МР будет выглядеть так:

3000	1000	0
5000	500	0

Таким образом, до 3000 м интенсивность составляет 1000 авт./сутки, а затем до конца трассы (5000 м) остается

500 авт./сутки, т.е. изменение интенсивности показывается один раз, только на конце участка, где наблюдается пиковая интенсивность.

Если в массиве МС в одной из граф стоит 0, то никаких циклических по этой ситуации в массиве Р не записывается.

При заполнении данных по каждой ситуации следует иметь в виду, что все расстояния должны быть в метрах и для каждой ситуации проставляться в разрастажем порядке от начала трассы. Для заполнения второй графы массива МР рекомендуется пользоваться табл. 5 частных коэффициентов.

**ОСОБЕННОСТИ ЗАПОЛНЕНИЯ МАССИВА МР  
ДЛЯ КАЖДОЙ СИТУАЦИИ**

1. Интенсивность проезжей части. В третью графу всех строк по интенсивности записывается ноль.

2. Ширина проезжей части. Если при заданном значении ширинны проезжей части обочини укреплены, то в III графу следует записать признак I, если обочини не укреплены – признак 0. При заполнении этих данных ширину сужений, мостов и т.п. учитывать не следует; указывается ширина проезжей части, характерная для всей дороги.

3. Ширина обочин. В третью графу записывается ноль.

4. Продольный уклон. Для продольного уклона должны быть заданы расстояния его начала и конца (две строки информации в массиве МР).

Величина уклона в процентах записывается во втором столбике, в строке начала уклона.

Для спуска записывается признак 0.

Для подъема записывается признак I.

Пример.

На участке дороги от 0 до 5000 м имеются два уклона, первый - с 3900 м до 4200 м (спуск 50%), второй с 4200 м до 4800 м (подъем 30%). Массив MP следует заполнять так:

	I	II	III	Примечание
Начало спуска	3900	50	0	Признак спуска
Конец "-"	4200	0	0	
Начало подъема	4200	30	I	Признак подъема
Конец "-"	4800	0	0	

5. Радиус кривых в плане (две строки информации в MP). Эти данные заполняются аналогично п. 4.

Признак I - если видимость обеспечена.

Признак 0 - если видимость не обеспечена.

6. Видимость в плане. В I графе должно быть проставлено расстояние, где видимость ограничена.

В II графе проставляется величина расстояния видимости.

В III графе - расстояние окончания ограничения видимости.

7. Видимость в профиле. Заполнение производится аналогично п. 6.

8. Ширина проезжей части мостов и других сужений по отношению к проезжей части дороги.

Информация в массиве МР занимает две строки для каждого сужения и имеет вид:

I	II	III
На каком метре от начала участка начало сужения	Ширина моста или другого сужения	Ширина дороги до моста или другого сужения
На каком метре от начала участка конец сужения	0	0

Необходимо следить, чтобы разность ширины моста (ШМ) и ширины дороги (ШД) лежала в пределах табличных данных:

$$-I \leq III - II \leq 2$$

9. Длина прямых участков. В I графу заносится расстояние начала прямого участка, во II - длина прямого участка, в III - признак 0.

10. Тип пересечения с примыкающей дорогой. Если пересечение в разных уровнях, то в I графе проставляется, на каком метре находится это пересечение, а в две другие графы записывается 0.

II. Пересечение в одном уровне. В I графе указывается, на каком метре находится пересечение, во II - интенсивность на основной дороге и в III - 0.

I2. Видимость пересечения в одном уровне с примыкающей дороги. В I графе проставляется расстояние из пункта II, во II - расстояние видимости с примыкающей дороги, в III - 0.

Пример.

Если на 3000 м находится пересечение в одном уровне с интенсивностью движения по основной дороге 1600 авт/сутки и видимость с примыкающей дороги равна 40 м, то массив MP, заполненный попп. II и I2, будет иметь вид:

I	II	III
3600	1600	0
3000	40	0

I3. Число полос движения. Когда число полос движения постоянно по всему участку, то в I графу записывается расстояние, равное концу участка. При наличии изменения числа полос движения в I графе указывается, на каком расстоянии происходит изменение. В графу II заносится количество полос движения. Если число полос равно двум, трем или четырем, без разделительной полосы, то в III графе проставляется признак 0. Когда имеется разделительная полоса и число полос движения более 4, то признак I.

I4. Расстояние от застройки до проездной части. В I графике записывается расстояние начала застройки, во II - расстояние от застройки до проездной части, в III - расстояние конца застройки.

Если отсутствуют полосы местного движения и тротуары, то во II графе записывается (-5), это будет соответствовать  $K_{I4}=10$ .

15. Расстояние от населенного пункта. В I графике записывается начало населенного пункта, во II - 0, в III - конец населенного пункта.

16. Величина коэффициента сцепления и характеристика покрытия. В I графике записывается расстояние, на котором происходит изменение состояния покрытия, если изменений по длине участка нет, то записывается конец участка.

Во II графике записывается число от 1 до 7, в зависимости от состояния проезжей части из табл.8.

В III графике записывается 0.

После заполнения массивов МС и МР для одного варианта, без указания номера варианта производят подготовку данных массивов  $MC_2$  и  $MP_2$  и т.д. для всех последующих вариантов.

Если подготавливаются исходные данные для нескольких вариантов, то в первом варианте в массиве МС должно быть наибольшее число ситуаций.

Наибольшее допустимое число ситуаций для счета по программе равно 80 ( $\sum_{i=1}^{16} MC[i] \leq 80$ ).

Результаты счета итогового коэффициента аварийности выдаются в виде таблицы, в которой даются значения каждого частного коэффициента аварийности и зон их влияния и значения итогового коэффициента аварийности.

По желанию заказчика по результатам счета на ЭВМ можно производить построение линейного графика коэффициентов аварийности.

**Содержани**

	Стр.
Предисловие .....	2
1. Общие положения.....	4
2. Порядок построения сезонных графиков коэффициентов аварийности.....	8
3. Анализ сезонных линейных графиков коэффициентов аварийности.....	24
4. Мероприятия по повышению безопасности и улучшению условий движения с учетом сезонных колебаний погодно-климатических факторов...	27
Приложение I. Примеры построения сезонных графиков коэффициентов аварийности.....	40
Приложение 2. Методика построения графиков сезонных коэффициентов аварийности на ЭВМ.....	51
Особенности заполнения массива МР для каждой ситуации.....	69

Методические Рекомендации  
по оценке условий движения  
в разные сезоны года

Ответственный за выпуск

В.П.Расников

Редактор В.Н.Капусткина

Корректор Е.С.Бондарев

---

Усл.п.л. 3 Тираж 300 экз.

Л -50414. подписано к печати 9.7.1975

Зак. 239

---

Ротапринт Гипрородорний  
Москва, наб.М.Тореза, 34