

ВЕДОМСТВЕННЫЕ СТРОИТЕЛЬНЫЕ НОРМЫ

**У К А З А Н И Я  
ПО ОПРЕДЕЛЕНИЮ ГРУЗОПОДЪЕМНОСТИ  
ДЕРЕВЯННЫХ МОСТОВ  
С УЧЕТОМ ИХ ТЕХНИЧЕСКОГО СОСТОЯНИЯ**

**ВСН 12-73**  
**МИНАВТОДОР РСФСР**

МОСКВА 2000

ВЕДОМСТВЕННЫЕ СТРОИТЕЛЬНЫЕ НОРМЫ

У К А З А Н И Я  
ПО ОПРЕДЕЛЕНИЮ ГРУЗОПОДЪЕМНОСТИ  
ДЕРЕВЯННЫХ МОСТОВ  
С УЧЕТОМ ИХ ТЕХНИЧЕСКОГО СОСТОЯНИЯ

ВСН 12-73  
МИНАВТОДОР РСФСР

МОСКВА 2000

**Указания по определению грузоподъемности деревянных мостов с учетом их технического состояния (ВСН 12-73).**

В Указаниях изложены рекомендации по обследованию деревянных мостов, определению их грузоподъемности с учетом технического состояния, упрощенным испытаниям, пропуску единичных тяжелых нагрузок и временному усилению. Они предназначены для работников дорожно-эксплуатационной службы с целью оказания помощи в ускоренном определении грузоподъемности мостов и возможности пропуска по ним различных типов автомобилей, автопоездов и тракторов.

Указания разработаны дорожно-исследовательской лабораторией Воронежского инженерно-строительного института.

Указания составлены канд. техн. наук доц. В. А. Деменгьевым, инж. Н. И. Сулиным и канд. физ.-мат. наук доц. О. Б. Иевлевой.

Замечания и дополнения к Указаниям следует направлять в Техническое управление Минавтодора РСФСР.

Рис. 25, табл. 21.

Министерство строительства и эксплуатации автомобильных дорог РСФСР	Ведомственные строительные нормы Указания по определению грузоподъемности деревянных мостов с учетом их технического состояния	ВСН 12-73
---	---	-----------

## I. ОБЩИЕ ПОЛОЖЕНИЯ

§ 1. На автомобильных дорогах РСФСР эксплуатируется большое количество деревянных мостов. Из-за гниения древесины и других дефектов многие из них потеряли свою проектную грузоподъемность. Ослабления скреплений и расстройства соединений и узлов могут быть устранены службой ремонта и содержания дорог. Загнивание же элементов без их замены устраниить нельзя. Для таких мостов приходится ограничивать подвижную нагрузку.

Кроме того, за последние годы в СССР выпущено много новых автомобилей, автопоездов, колесных и гусеничных тракторов. Они эксплуатируются на дорогах, и работникам дорожно-эксплуатационной службы часто приходится решать вопрос о возможности их пропуска по тому или другому мосту.

Однако обоснованное и сравнительно быстрое определение допускаемой нагрузки для мостов с загниванием несущих элементов и другими дефектами в дорожно-эксплуатационных хозяйствах нередко встречает трудности.

В данных Указаниях изложена методика определения грузоподъемности деревянных мостов с учетом их технического состояния.

Разработанная методика проста и доступна линейным работникам службы ремонта и содержания дорог.

§ 2. Определение грузоподъемности моста состоит из трех этапов: 1) обследования моста; 2) определения грузоподъемности элементов моста; 3) испытания моста.

В отдельных случаях для больших и сложных мостов эти работы могут быть подробно выполнены мостоиспытательными станциями по индивидуальным программам.

Внесены дорожно-исследовательской лабораторией Воронежского инженерно-строительного института МВ и СО РСФСР (ДИЛ ВИСИ)	Утверждены Министерством строительства и эксплуатации автомобильных дорог РСФСР 11 апреля 1973 г.	Срок введения 1 июня 1974 г.
--	---	---------------------------------

Однако, как правило, определение грузоподъемности не только малых, средних, но и больших мостов должно производиться работниками дорожно-эксплуатационной службы по сокращенной программе.

Чтобы определить, какую нагрузку можно пропускать по мосту, необходимо его обследовать, выбрать худшие один пролет и одну опору и по простым формулам и таблицам определить, какие автомобили можно пропускать по мосту. В некоторых случаях бывает необходимо провести упрощенные испытания моста. Указанную работу могут быстро выполнить сами работники дорожно-эксплуатационной службы, пользуясь методикой данных Указаний.

#### § 3. Указания содержат:

- 1) методику обследования мостов по сокращенной программе;
- 2) методику определения грузоподъемности мостов по формулам грузоподъемности отдельных элементов и таблицам;
- 3) методику упрощенных испытаний мостов;
- 4) рекомендации по пропуску единичных тяжелых нагрузок и временному училинию мостов;

5) приложения-таблицы, облегчающие вычисления.

§ 4. Приведенные в Указаниях примеры определения грузоподъемности и таблицы эквивалентных нагрузок предусматривают пропуск по мосту одной машины.

При двухполосном движении, когда на пролетном строении могут находиться одновременно два автомобиля, в формулы определения грузоподъемности ферм и сосредоточенных прогонов следует подставлять коэффициент поперечной установки, вычисленный для двух машин на мосту. При этом по ширине проезжей части автомобили должны быть установлены так, чтобы расстояние между бортами в свету оставалось не менее 10 см, а габариты машин не выступали за пределы проезжей части.

## II. ОБСЛЕДОВАНИЕ ДЕРЕВЯННЫХ МОСТОВ

### 1. ОБСЛЕДОВАНИЕ ПРОЕЗЖЕЙ ЧАСТИ, ПРОЛЕТНЫХ СТРОЕНИЙ И ОПОР

§ 5. Для определения грузоподъемности моста необходимо, в первую очередь, произвести его обследование. Обследование производится с целью определения состояния моста, уточнения размеров и сечений его элементов, определения качества материала, возможных дефектов и повреждений в конструкции.

§ 6. Перед обследованием необходимо собрать и изучить весь имеющийся в дорожно эксплуатационном предприятии по данному мосту материал проект, по которому строили мост, возможные стступления от проекта, акты скрытых работ, мостовую книгу, акты осмотров и т. п.

§ 7. Обследование производится старшим инженером, в помощь которому выделяется техник и двое рабочих. Для выполнения работ по обследованию указанная бригада должна быть укомплектована необходимыми инструментами и принадлежностями.

§ 8. Обследование моста производится путем: а) тщательного внешнего осмотра всех элементов; б) измерения пролетов, расстояний между элементами и их сечений; в) выявления загнивания элементов, изломов и трещин в несущих элементах, сколов во врубках, расстройств и ненормальностей работы узлов; г) составления схемы моста, поперечных разрезов и эскизных чертежей основных узлов; д) съемки плана и продольного профиля сооружения, которая производится только при значительных деформациях моста, влияющих на его грузоподъемность.

§ 9. Документом обследования является карта обследования моста и определения его грузоподъемности, которая состоит из четырех разделов: 1) общие сведения; 2) сведения о пролетных строениях и опорах; 3) сведения о техническом состоянии элементов моста и их грузоподъемности; 4) расчеты грузоподъемности элементов. Пример составления карты приводится в приложении 1.

§ 10. В разделе I карты обследования должна быть показана схема моста в масштабе 1:500—1:2000 с указанием профиля живого сечения реки.

В заголовке общей схемы указывают название реки и местонахождение моста на дороге.

На схеме моста указывают: номера опор, считая по ходу километража дороги; длину моста по настилу; величины расчетных пролетов моста; расстояние от горизонта воды до низа пролетных строений; наибольшую глубину воды в реке; ширину реки в межень; грунт dna и берегов.

В таблице с пояснениями к схеме моста указывают: данные о проезжей части моста (номера пролетов, тип проезжей части, техническое состояние); данные о пролетных строениях (номера пролетов, тип несущей части, материал, техническое состояние); данные об опорах (номера опор, тип конструкции, материал, техническое состояние); номера пролетов и опор, имеющих наихудшее техническое состояние, основные дефекты, снижающие их грузоподъемность; месторасположение и характер возможных объездов моста и наличие бродов.

§ 11. В разделе II карты обследования для простых балочных мостов должны быть показаны (приложение 1, форма 2):

схемы наихудших по техническому состоянию пролетных строений моста, отличающихся друг от друга по конструкции или по размерам (фасады и поперечные разрезы) в масштабе 1:100—1:200;

схемы наихудших по техническому состоянию и наиболее высоких опор, отличающихся друг от друга по конструкции или размерам (фасады и виды поперек моста) в масштабе 1:100—1:200;

чертежи отдельных деталей или узлов в масштабе 1:10—1:20.

На схемах должны быть обозначены номера пролетов и опор и приведены следующие данные:

а) по проезжей части: конструкция проезжей части; сечение верхнего настила; сечение нижнего настила; расстояние между поперечинами; сечение поперечин в отрубе;

б) по пролетному строению: конструкция пролетного строения; расчетный пролет; количество прогонов в поперечном сечении моста; расстояние между осями прогонов; сечение прогонов в середине пролета;

в) по опорам: конструкция опор; высота опоры (от грунта до низа пролетного строения); расстояние между осями свай по фасаду моста; расстояние между осями свай поперек моста; наличие и расположение горизонтальных и диагональных схваток; расстояние стыков свай до низа пролетных строений; диаметр свай в стыке и у насадки; сечение насадки на тонком конце; конструкция стыка свай.

§ 12. В разделе II карты обследования для деревянных мостов с фермами должны быть показаны (приложение 1, форма 3):

схемы наихудших по техническому состоянию пролетных строений, отличающихся друг от друга по конструкции или размерам (фасады и поперечные разрезы) в масштабе 1:200—1:500;

чертежи отдельных деталей или узлов в масштабе 1:10—1:20.

На схемах должны быть обозначены номера пролетов и опор и приведены следующие данные:

а) по настилу, поперечинам и прогонам те же сведения, что и по настилу, поперечинам и прогонам простых балочных мостов;

б) по поперечным балкам: конструкция поперечных балок; расчетный пролет балок; расстояние между осями поперечных балок вдоль моста; сечение балок в середине их пролета.

Для поперечных балок на шпонках или колодках составляют дополнительно чертеж, на котором указывают конструкцию и материал шпонок или колодок; размеры шпонок или колодок (длина, высота); расстояние между осями шпонок или колодок; глубину врубок;

в) по главным фермам: конструкция ферм; расчетный пролет ферм; количество ферм в поперечном сечении моста; расстояния между осями ферм; расчетная высота ферм в середине пролета; сечение нижнего пояса ферм в середине пролета; количество и величина панелей; сечение верхнего пояса ферм в середине пролета; сечение раскосов; сечение тяжей в фермах Гау—Журавского; наличие связей.

Дополнительно составляют чертеж стыка нижнего пояса, ближайшего к середине пролета, на котором указывают все элементы прикрепления, их размеры и расположение. Для сквозных ферм Гау—Журавского дополнительно составляют чертежи двух узлов (опорного и в пролете), на которых указывают все детали и их размеры;

г) по опорам те же сведения, что и для опор простых балочных мостов.

§ 13. При осмотре проезжей части должны быть определены степень износа дощатого настила, наличие изломов, надежность прикрепления досок верхнего настила, плотность опирания досок нижнего настила на поперечины или подуклонки. Нижние доски

настила должны быть проверены на загнивание, для этого в трех — пяти местах вскрывают доски верхнего настила.

§ 14. При осмотре конструкции балочной клетки определяют состояние поперечин, прогонов, поперечных балок; плотность опирания элементов конструкции проезжей части друг на друга и на фермы; расположение стыков поперечин; состояние сопряжений в составных балках (колодки, шпонки, врубки и т. п.); состояние древесины (загнивание, недопустимые пороки, трещины, изломы); состояние болтовых и других соединений.

§ 15. При осмотре главных ферм (балок) и связей деревянных пролетных строений определяют общее состояние конструкций и наличие дефектов в их элементах, стыковых и узловых сопряжениях (скалывание древесины, разрывы, обмятия, искривления, зазоры, расстройства узлов); наличие загнивания древесины, недопустимых пороков; состояние болтовых, нагельных, гвоздевых, шпоночных и других соединений.

При определении состояния болтов и нагелей производится выборочное остукивание их в количестве не менее 10% общего числа. Особенно тщательно должны быть осмотрены металлические тяжи ферм Гау—Журавского, стыки нижних поясов и узлы сопряжения раскосов с поясами. Проверку степени натяжения тяжей в фермах Гау—Журавского производят ударом молотка, покачиванием тяжей руками или пробным закручиванием гаек.

Кроме того, необходимо проверить плотность прикрепления связей и надежность их работы при пропуске по мосту временных нагрузок.

§ 16. При осмотре опор должно быть установлено их общее состояние, наличие механических повреждений (изломы свай, их загнивание и истирание, повреждение связей, расстройство обшивки); состояние сопряжений — неплотности во врубках, скалывание, смятие, состояние болтовых соединений, вертикальности стоек опор, надежность их соединения связями и работы под нагрузкой.

Перекосы опор определяют при помощи отвеса и уровня по насадкам. Величину местного размыва определяют промерами глубины воды вокруг опоры и на расстоянии 2—3 м от нее.

Особое внимание при осмотре опор должно быть обращено на состояние свай на уровне переменного увлажнения. В этих местах должны быть проверены на загнивание все сваи опор.

## 2. ОПРЕДЕЛЕНИЕ И УЧЕТ ЗАГНИВАНИЯ ЭЛЕМЕНТОВ МОСТА

§ 17. Загниванию древесина подвергается, в первую очередь, в местах возможного застаивания воды, переменного увлажнения и недостаточного проветривания конструкции. Наиболее вероятными местами нахождения гнили являются:

в настилах — места опирания верхнего настила на нижний и нижнего на поперечины;

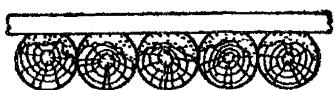


Рис. 1. Загнивание поперечин

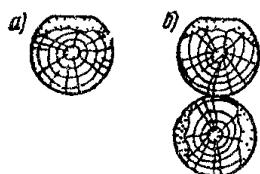


Рис. 2. Загнивание прогонов:  
а — одноярусных; б — двухъярусных

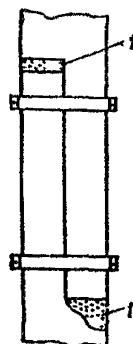


Рис. 3. Загнивание свай в стыке:  
т — зона гниения

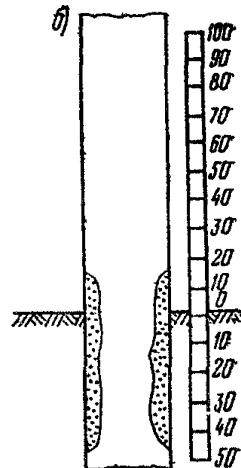
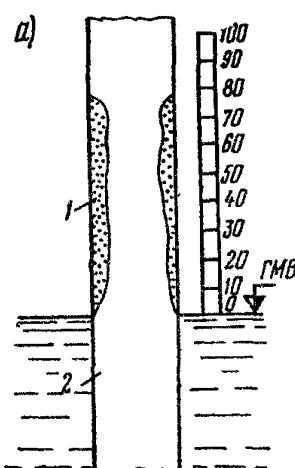


Рис. 4. Загнивание свай:  
а) в воде; б) в грунте;  
1 — зона гниения, 2 — увлажненная зона



Рис. 5. Загнивание дощато-гвоздевой фермы

в поперечинах — места опирания на них нижнего настила (рис. 1);

в прогонах — места опирания на них поперечин (рис. 2) и места их опирания на насадки;

в насадках — места опирания на них прогонов и сопряжения со сваями (стойками);

в сваях (стойках) — места сопряжения с насадками, места прикрепления схваток, места сроста стоек со сваями (рис. 3), в зоне колебаний горизонта воды (рис. 4, а), на суходоле — у поверхности земли (рис. 4, б);

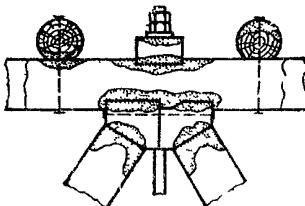


Рис 6 Загнивание верхнего узла фермы Гау—Журавского

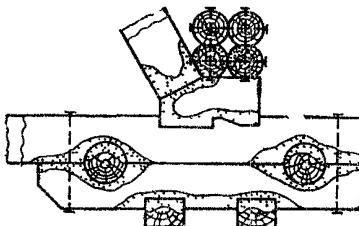


Рис 7 Загнивание опорного узла фермы Гау—Журавского

Рис 8 Загнивание стыка фермы Гау—Журавского



в деревянных фермах — места опирания поперечных балок на фермы (рис. 5 и 6), узлы ферм (рис 6, 7), стыки поясов (рис 8), места прикрепления связей.

§ 18. Загнивание древесины устанавливают путем осмотра, простукивания, сверления буравом отверстия диаметром 1,0 — 1,5 см и прощупывания штырем-шупом.

§ 19. При осмотре обращают внимание на цвет, запах и структуру древесины. Коричневый или бурый цвет показывает, что древесина поражена гнилью. Загнившая древесина утрачивает приятный смолистый запах и приобретает запах гнили. Наличие на древесине продольных и поперечных трещин и легкого распада на мелкие куски характеризует злокачественную гниль, при которой пораженная древесина не только негодна, но и опасна для окружающих здоровых элементов.

§ 20. При здоровом лесе звук при ударе должен быть ясный и чистый. Глухой звук будет свидетельствовать о наличии гнили, при этом наружные слои древесины часто бывают здоровыми.

§ 21. При сверлении выход из-под бурава стружки желто-красного и коричневого цвета свидетельствует о поражении дерева

гнилью. При обнаружении гнили дерево должно быть просверлено до появления здоровой стружки (белая или серая с запахом здорового леса), после чего замеряют глубину, пораженную гнилью.

§ 22. Сечение дерева, которое может быть принято за расчетное при учете поражения древесины гнилью, устанавливают следующим образом:

а) для бревен при загнивании по всему периметру — путем уменьшения их расчетного диаметра на удвоенную глубину загнивания (геометрические характеристики определяют по таблице приложения 2);

б) для бревен при одностороннем загнивании (см. рис. 2, а) — геометрические характеристики сечений определяют с учетом загнивания по таблице приложения 3;

в) для досок — путем уменьшения их размеров на величину загнивания;

г) для пластин при загнивании со стороны плоской грани — путем уменьшения их ширины на глубину загнивания.

### 3. ИНСТРУМЕНТАЛЬНЫЕ ИЗМЕРЕНИЯ И СЪЕМКИ

§ 23. К инструментальным измерениям и съемкам относятся:

- а) проверка размеров сооружения; б) проверка размеров сечений;
- в) проверка положения опор; г) съемка продольного профиля моста; д) съемка продольного профиля ферм; е) съемка плана моста и ферм.

§ 24. Для определения грузоподъемности мостов в большинстве случаев можно ограничиваться только проверкой размеров сооружения и сечений его элементов. Съемки продольного профиля и плана необходимо производить, когда пролетные строения или опоры моста имеют значительные деформации, влияющие на его грузоподъемность.

§ 25. Размеры моста и его элементов определяют двукратным измерением. При допустимых расхождениях за измеренную величину следует принимать среднее арифметическое значение из двух измерений. При недопустимых расхождениях производят повторные измерения.

Для одноименных элементов моста (например, прогонов, попечин и т. п.) производят выборочное измерение трех элементов в пролете. За расчетный размер принимают среднее арифметическое значение.

§ 26. Точность измерений деревянных конструкций принимается: а) при проверке величины пролетов, панелей, размеров опор и длин элементов — 5 см; б) при проверке сечений элементов из круглого и пиленного леса — 1 см; в) при проверке расположения нагелей и болтов по длине элементов — 1 см; г) при проверке расположения нагелей и болтов по сечению — 0,5 см.

Проверка сечений металлических элементов, применяемых в деревянных мостах (болтов, тяжей, хомутов), производится с точностью до 1 мм.

§ 27. Продольные профили моста снимают у правого и левого колесоотбойных брусьев. Точки для нивелировки выбирают в середине каждого пролета и над опорами, а также во всех характерных местах изменения профиля.

§ 28 Съемку плана проезжей части моста производят в сечениях посередине каждого пролета и над опорами. При съемке фиксируют положение граней колесоотбойных брусьев относительно визирной линии, разбиваемой теодолитом по оси моста.

### III. НОРМАТИВЫ ДЛЯ ОПРЕДЕЛЕНИЯ ГРУЗОПОДЪЕМНОСТИ МОСТОВ

§ 29. Грузоподъемность моста в целом характеризуется наименьшей грузоподъемностью отдельных его элементов.

§ 30. На грузоподъемность эксплуатируемых деревянных мостов влияют следующие дефекты: поражение древесины гнилью; сколы древесины по рабочим площадкам врубок, узловых подушек, шпонок, стыков; поперечные трещины и разрывы в растянутых и изгибающихся элементах; расстройства узлов и сопряжений элементов; повреждения и расстройства связей пролетных строений и перекосы главных ферм; недостаточное натяжение металлических тяжей в фермах Гау—Журавского, изломы свай и связей опор; подмывы и перекосы опор.

§ 31. Дефекты эксплуатируемых мостов можно разделить на легкоустранимые (ослабления скреплений, зазоры в узлах) и трудноустранимые (гниль, сколы, разрывы).

При определении грузоподъемности следует учитывать все дефекты, которые до пропуска по мосту нагрузки устраниТЬ не представляется возможным (загнивание элементов, сколы древесины по рабочим площадкам, поперечные трещины, трудноустранимые перекосы). Площади сечений и моменты сопротивления для таких элементов определяют с учетом уменьшения за счет гнили, трещин, ржавления. Определяют устойчивость конструкций при перекосах и дополнительные напряжения от эксцентрикитета приложения нагрузки.

Все остальные дефекты — ослабления металлических тяжей и скрепляющих болтов, зазоры в узлах, расстройства связей, перекосы элементов — должны быть устранены перед пропуском нагрузки.

§ 32. Грузоподъемность деревянных мостов, согласно данным Указаниям, определяется по допускаемым нагрузкам. Для каждого несущего элемента моста заранее подсчитывают допускаемую подвижную нагрузку, действующую на проезжей части моста. Эту допускаемую нагрузку для элементов проезжей части (поперечин) определяют в виде сосредоточенной силы, которую затем сравнивают с давлениями на колесо различных марок автомобилей.

Для других несущих элементов (прогонов, главных ферм, опор) допускаемую нагрузку на проезжей части определяют в виде равномерно распределенной эквивалентной нагрузки (т/пог. м), которую сравнивают по таблицам приложений 5 или 6 с эквивалентными нагрузками для данной длины пролета от различных марок автомобилей. Затем в комплексе с проезжей частью решают, какие автомобили можно пропускать по мосту.

Допускаемую нагрузку определяют для нескольких основных несущих элементов (поперечин, прогонов, поясов, ферм, стыков, узлов, свай) и записывают в раздел III карты обследования моста.

Грузоподъемность моста в целом определяется элементом с наименьшей допускаемой нагрузкой.

Для определения допускаемых нагрузок в Указаниях приведены формулы, которые не требуют больших вычислений, поэтому грузоподъемность элементов моста можно определить быстро.

§ 33. Грузоподъемность всех элементов моста определяют по методике предельных состояний и нормативам технических условий проектирования железнодорожных, автодорожных и городских мостов и труб (СН 200-62).

§ 34. Расчетные сопротивления для древесины сосны принимают по табл. 1.

Таблица 1  
Расчетные сопротивления древесины сосны

Вид напряженного состояния	Обозначение	Сопротивление, кгс/см <sup>2</sup>
Изгиб:		
а) брусья, бревна	$R_u$	160
б) доски	$R_u$	140
Растяжение вдоль волокон	$R_p$	100
Сжатие и смятие вдоль волокон	$R_c$ ; $R_{cm}$	130
»   »   »   всей поверхности поперек волокон	$R_c$ 90°; $R_{cm}$ 90°	18
Смятие поперек волокон:		
а) в лобовых врубках, шпонках и узловых подушках	—	32
б) в опорных плоскостях конструкций	—	23
в) под шайбами при углах смятия от 90 до 60°	—	40
Скалывание (наибольшее) вдоль волокон при изгибе	$R_{sk}$	24
Скалывание (среднее по площадке) в соединениях на врубках и шпонках, учитываемое в пределах длины не более 10 глубин врезки и двух толщин брута-то элемента:		
вдоль волокон	$R_{sk}$	16
поперек волокон	$R_{sk}$ 90°	8

§ 35. Расчетное сопротивление древесины смятию или складыванию под углом  $\alpha$  к направлению волокон определяют по формуле

$$R_\alpha = \frac{R_0}{1 + \left( \frac{R_0}{R_{90}} - 1 \right) \sin^3 \alpha}, \quad (1)$$

где  $R_0$  — расчетное сопротивление вдоль волокон;  $R_{90}$  — то же, перек волокон.

§ 36. Для древесины других пород расчетные сопротивления следует принимать по табл. 1 с введением коэффициентов перехода согласно табл. 2.

Таблица 2  
Коэффициенты перехода для древесины других пород

Наименование пород	Изгиб, сжатие, смятие, растяжение вдоль волокон	Сжатие и смятие поперек волокон	Скалывание	Коэффициент перехода
Ель	1,0	1,0	1,0	
Лиственница	1,2	1,2	1,0	
Кедр сибирский	0,9	0,9	0,9	
Пихта	0,8	0,8	0,8	
Дуб	1,3	2,0	1,3	
Ясень, клен, граб	1,3	2,0	1,6	
Бук	1,1	1,6	1,3	

§ 37. Расчетное сопротивление на растяжение и сжатие, а на изгиб — для выполненных из бревен с сохранением естественной коничности мостов простых балочных систем и простых конструкций проезжей части мостов других систем допускается повышать на 20%.

§ 38. Расчет элементов из бревен с сохранением естественной коничности производится с учетом сбега, принимаемого равным 1 см на 1 м длины бревна.

§ 39. Центрально сжатые цельные элементы, помимо проверки на прочность по площади нетто, проверяют на устойчивость. Расчетную площадь поперечного сечения принимают равной площади брутто, если ослабления не превышают 25% последней, или же  $\frac{4}{3}$  площади нетто, если ослабления превышают 25%.

При проверке устойчивости сжатых деревянных стержней коэффициент продольного изгиба  $\varphi$  принимают по табл. 3.

§ 40. Расчетную несущую способность на один срез сквозных цилиндрических нагелей определяют по формулам табл. 4 и принимают меньшей из трех условий:

- 1) смятия в средних элементах;
- 2) смятия в крайних элементах;
- 3) изгиба нагеля.

Таблица 3

Коэффициент продольного изгиба  $\varphi$  для центрально сжатых деревянных стержней

$\lambda = \frac{l_0}{r}$	Коэффициент $\varphi$	$\lambda = \frac{l_0}{r}$	Коэффициент $\varphi$
0	1,00	100	0,31
10	0,99	110	0,26
20	0,97	120	0,21
30	0,93	130	0,18
40	0,87	140	0,16
50	0,80	150	0,14
60	0,71	160	0,12
70	0,61	170	0,11
75	0,55	180	0,10
80	0,48	190	0,09
90	0,38	200	0,08

Примечание.  $\lambda$  — гибкость;  $l_0$  — свободная длина элемента, см;  $r$  — радиус инерции, см, определяемый:

а) для круглого сечения по формуле  $r=d/4$ ; б) для прямоугольного сечения по формуле  $r=0,29 h$ , где  $d$  — диаметр, см;  $h$  — меньшая сторона прямоугольника, см.

Таблица 4

Расчетная несущая способность на один срез сквозного цилиндрического нагеля в соединениях элементов из сосны

Схема соединения	Расчетное условие	Расчетная несущая способность на один срез, кгс		
		стального цилиндрического нагеля	гвоздя	дубового цилиндрического нагеля
Симметричное	а) смятие в средних элементах	45 c d	45 c d	25 c d
	б) смятие в крайних элементах	70 a d	70 a d	45 a d
Несимметричное	а) смятие во всех элементах равной толщины, а также в более толстых элементах однослойных соединений	30 c d	30 c d	17 c d
	б) смятие в более тонких крайних элементах	70 a d	70 a d	45 a d
Симметричное или несимметричное	Изгиб сквозного нагеля	$165 d^2 + 2a^2$ , но не более $230 d^2$	$230 d^2 + a^2$ , но не более $370 d^2$	$40 d^2 + 2a^2$ , но не более $60 d^2$

Примечание.  $d$  — диаметр нагеля, см;  $c$  — толщина средних, а также равных и более толстых элементов однослойных соединений, см;  $a$  — толщина крайних, а также более тонких элементов однослойных соединений, см.

Для глухих стальных нагелей несущую способность на один срез (в кгс) определяют по формуле

$$T_n = 250 d^2, \quad (2)$$

где  $d$  — диаметр нагеля, см.

§ 41. Если усилие, передаваемое нагелем, направлено под углом  $\alpha$  к волокнам элементов, расчетную несущую способность нагеля также определяют по формулам табл. 4, но полученные значения для условий смятия средних и крайних элементов умножают на коэффициент  $K_\alpha$  по габл. 5, а для условий изгиба нагеля — на корень квадратный из этого коэффициента.

Таблица 5

Коэффициент  $K_\alpha$

Угол, град	Диаметр стальных нагелей, мм				Для лубовых нагелей
	12	16	20	24	
	$K_\alpha$				
30	0,95	0,90	0,90	0,90	1,00
60	0,75	0,70	0,65	0,60	0,80
90	0,70	0,60	0,55	0,50	0,70

Примечание. Для гвоздей коэффициент  $K_\alpha$  принимают равным единице независимо от угла направления усилия.

§ 42. Для металлических элементов деревянных мостов расчетные сопротивления принимают по табл. 6.

Расчетные сопротивления металла сварных швов принимают такие же, как для основного металла сварных элементов.

§ 43. Схемы подвижных нагрузок при определении грузоподъемности мостов по справочникам и таблице приложения 7.

§ 44. При определении грузоподъемности мостов учитывают коэффициенты перегрузки  $n$  для постоянной и временной нагрузок, которые принимают:

Таблица 6

Расчетные сопротивления  
для Ст. 3 мост и Ст. 3

Вид напряженного состояния	Расчетное сопротивление, кгс/см <sup>2</sup>	Вид напряженного состояния	Расчетное сопротивление кгс/см <sup>2</sup>
Растяжение и сжатие	1900	Срез основного металла	1140
Изгиб	2000	→ заклепок	1330
		Смятие заклепок	3325

- 1) для постоянных нагрузок от веса деревянных элементов моста и давления грунта — 1,2 и 0,9;
  - 2) для подвижной временной нагрузки от автомобилей — 1,4;
  - 3) для подвижной нагрузки от гусеничных и колесных тракторов и автоездов с большегрузными прицепами — 1,1.

Коэффициент перегрузки для постоянных нагрузок принимают меньше единицы, когда возможное уменьшение собственного веса сооружения или давления земли является более невыгодным сопротивлением.

§ 45. Вертикальные прогибы пролетных строений мостов от подвижной автомобильной нагрузки не должны превышать:

- 1) для деревянных ферм  $1/300 l$ ;
  - 2) для простых прогонов и элементов проезжей части  $1/180 l$ .

При пропуске по мостам гусеничных и колесных тракторов и автопоездов с большегрузными прицепами допускаемые величины прогибов увеличиваются на 20 %.

Расчетный модуль упругости древесины при определении прогибов только от временной нагрузки независимо от породы леса принимают 100 000 кгс/см<sup>2</sup>.

§ 46. Для вычисления постоянной нагрузки принимают следующие объемные веса материалов в зависимости от породы деревьев:

#### IV. ОПРЕДЕЛЕНИЕ ГРУЗОПОДЪЕМНОСТИ МОСТОВ

## 1. БАЛОЧНЫЕ МОСТЫ

§ 47. Грузоподъемность балочных мостов определяется главным образом несущей способностью прогонов. При большом давлении на колесо могут быть также перенапряжены поперечины и нижний настил. Большое загнивание свай и другие дефекты опор нередко являются причиной снижения грузоподъемности мостов.

Для балочных мостов необходимо, в первую очередь, проверить грузоподъемность прогонов в пролете с наихудшим техническим состоянием, затем в зависимости от состояния элементов и рода нагрузок — грузоподъемность поперечин, настила, опоры.

## Определение грузоподъемности поперечин

§ 48. При нижнем поперечном настиле, уложенном на прогоны, поперечины как отдельный конструктивный элемент отсутствуют. Их заменяют элементы поперечного настила. При указанной конструкции отдельно производить расчет поперечин не требуется.

Когда проезжая часть состоит из двойного дощатого настила, уложенного на отдельные поперечины (рис. 9), для них делают самостоятельный расчет. При этом учитывают упругое распределение нагрузки нижним настилом, если стыки досок расположены вразбежку.

Коэффициент упругой передачи нагрузки для поперечин определяют по формуле

$$k_n = \frac{8c^3 I_n}{d^3 I_h}, \quad (3)$$

где  $c$  — расстояние между осями поперечин, см;  $d$  — расстояние между осями прогонов, см;  $I_n$  — момент инерции поперечин, см<sup>4</sup>;  $I_h$  — момент инерции досок нижнего настила, воспринимающих давление колеса, см<sup>4</sup> (обычно три или две доски).

В зависимости от соотношения жесткостей настила и поперечин давление колеса распределяется настилом на три или большее число поперечин.

Если  $k_n > \frac{1}{3}$ , давление колеса распределяется на три поперечины (см. рис. 9). При этом наибольшее давление на среднюю поперечину  $P_1$  находят по формулам:

$$P_1 = \alpha_1 P_k; \quad (4)$$

$$\alpha_1 = \frac{1 + 2k_n}{3 + 2k_n}, \quad (5)$$

где  $P_1$  — давление на среднюю поперечину (над которой стоит груз);  $P_k$  — давление на колесо;  $\alpha_1$  — коэффициент упругого распределения.

Если  $k_n < \frac{1}{3}$ , но  $\geq 0,055$ , давление колеса распределяется на пять поперечин. Наибольшее давление на среднюю поперечину  $P_1$  определят по формуле (4), а коэффициент находят по формуле

$$\alpha_1 = \frac{1 + 18k_n + 7k_n^2}{5 + 34k_n + 7k_n^2}. \quad (6)$$

Постоянную нагрузку ввиду ее малости можно не учитывать. Грузоподъемность поперечин определяют по формуле

$$P_k = \frac{768 W K_n}{n_{bp} \alpha_1 (d - 0,5 b_0)}, \quad (7)$$

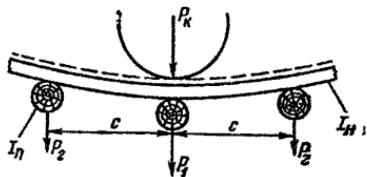


Рис. 9. Схема к расчету поперечин с учетом упругого распределения нагрузки

где  $P_k$  — допускаемое давление на колесо автомобиля или колесного трактора, кгс;  $W$  — момент сопротивления одной поперечины, определяемый по таблице приложения 2;  $d$  — расстояние между осями прогонов, см;  $a_1$  — коэффициент упругого распределения нагрузки, который определяется по таблице приложения 8 или по формулам (5) или (6);  $b_0$  — ширина обода колеса, см;  $K_n$  — коэффициент на породу леса;  $n_{bp}$  — коэффициент перегрузки временной нагрузки.

Пример 1. Балочный мост имеет продольный двойной настил из досок: верхний — 5×20 см, нижний — 7×20 см. Настыл уложен на поперечины диаметром 20 см, которые лежат на прогонах с расстоянием между их осями 61 см. Прогоны двухъярусные, расстояние между их осями — 100 см.

Обследованием установлено, что верхний настил изношен до 30%, нижний имеет гниль на глубину до 1,5 см. Поперечины имеют вверху стес на глубину 1 см и загнивание сверху серповидного профиля на глубину 1,5 см (см. рис. 1), что вместе со стесом составляет глубину 2,5 см.

Все элементы моста сделаны из сосны. Стыки поперечин расположены вразбежку, поэтому их грузоподъемность определяем с учетом упругого распределения нагрузки нижним настилом.

По формуле (3) определяем коэффициент упругой передачи нагрузки для поперечин

$$k_n = \frac{8c^3 I_n}{d^3 I_n} = \frac{8 \cdot 61^3 \cdot 4986}{100^3 \cdot 832} = 10,68,$$

где  $I_n = 4986$  см<sup>4</sup> — момент инерции поперечин, принятый с учетом одностороннего загнивания серповидного профиля на глубину 2,5 см по таблице приложения 3;  $I_n$  — момент инерции трех досок настила с учетом загнивания, на которые передается давление колеса,  $I_n = 3 \frac{20 \cdot 5,5^3}{12} = 832$  см<sup>4</sup>.

Коэффициент упругой передачи  $k_a = 10,68 > \frac{1}{3}$ , следовательно, давление колеса передается на три поперечины.

Коэффициент упругого распределения  $a_1$  для вычисления давления на среднюю поперечину будет

$$a_1 = \frac{1 + 2k_n}{3 + 2k_n} = \frac{1 + 2 \cdot 10,68}{3 + 2 \cdot 10,68} = 0,92.$$

Момент сопротивления поперечины диаметром 20 см с учетом одностороннего серповидного загнивания на толщину 2,5 см принимаем по таблице приложения 3:

$$W_n = 570 \text{ см}^3.$$

Грузоподъемность поперечины определяют по формуле (7)

$$P_k = \frac{768 W K_n}{n_{bp} a_1 (d - 0,5 b_0)} = \frac{768 \cdot 570 \cdot 1,0}{1,4 \cdot 0,92 (100 - 0,5 \cdot 60)} = 4850 \text{ кгс} = 4,85 \text{ тс.}$$

Допускаемое давление на ось автомобиля будет 9,70 тс. Грузоподъемность поперечин обеспечивает эксплуатацию по мосту всех автомобилей, кроме МАЗ-200, МАЗ-525, МАЗ-530 и БелАЗ-540.

## Определение грузоподъемности сближенных (разбросных) прогонов при автомобильной или колесной нагрузке

§ 49. Грузоподъемность прогонов определяют по допускаемой эквивалентной нагрузке. Сначала определяют допускаемую для прогонов равномерно распределенную эквивалентную нагрузку в тс/пог. м. Затем по таблице приложения 5 сравнивают эту нагрузку с эквивалентными нагрузками для различных марок автомобилей. По мосту могут пропускаться все автомобили, у которых эквивалентная нагрузка равна или меньше допускаемой для прогонов.

Если стыки поперечин расположены вразбежку, при определении грузоподъемности прогонов учитывают упругое распределение временной нагрузки поперечинами на прогоны. При пролете прогонов не более 7,50 м упругое распределение учитывается так же, как при расчете поперечин. Но при расчете прогонов нагрузка в поперечном направлении моста распределяется на прогоны от нескольких колес. Поэтому наиболее нагруженным может оказаться прогон не под колесом, а один из соседних *b* или *c* (рис. 10). Приходящиеся на прогоны давления от колес необходимо суммировать.

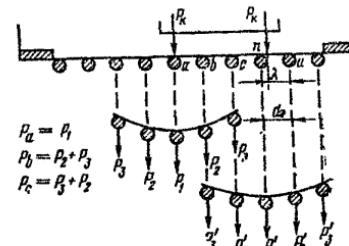
Грузоподъемность прогонов проверяют в сечении по середине пролета. При этом учитывают также постоянную нагрузку от веса проезжей части и собственного веса прогона. Постоянную нагрузку на 1 пог. м прогона определяют по таблице приложения 9 путем умножения потребности леса на 1 м<sup>2</sup> моста на расстояние между осями прогонов и его объемный вес.

Так же как при расчете поперечин, сначала определяют коэффициент упругой передачи нагрузки для прогонов по формуле

$$k_{np} = \frac{8d^3 I_{np}}{l^3 I_n}, \quad (8)$$

где *d* — расстояние между осями прогонов; *I<sub>np</sub>* — момент инерции прогона; *l* — расчетный пролет прогонов; *I<sub>n</sub>* — момент инерции поперечин, воспринимающих давление колеса при автомобильной нагрузке (обычно двух или трех поперечин).

В зависимости от соотношения жесткостей поперечин и прогонов давление может распределиться на три, пять или большее количество прогонов. Если  $k_{np} \geq \frac{1}{3}$ , давление колеса распределя-



ется на три прогона. Если  $k_{\text{пр}} < \frac{1}{3}$ , но  $\geq 0,055$ , давление распределяется на пять прогонов (см. рис. 10).

По величине коэффициента упругой передачи  $k_{\text{пр}}$  и количеству прогонов, на которое распределяется давление, по таблице приложения 8 находят коэффициенты упругого распределения  $\alpha_1$ ,  $\alpha_2$  и  $\alpha_3$ . Индексы при коэффициентах  $\alpha_1$ ,  $\alpha_2$  и  $\alpha_3$  соответствуют порядковым номерам давлений на прогоны от отдельных колес  $P_1$ ,  $P_2$  и  $P_3$  (см. рис. 10).

Пользуясь коэффициентами упругого распределения  $\alpha$ , вычисляют давления на прогоны от отдельных колес и суммарные давления по формулам (9):

$$\begin{aligned} P_a &= P_1 = P_k \alpha_1 = P_k \beta_a; \\ P_b &= P_2 + P_3' = P_k \left( \alpha_2 + \frac{\lambda}{d} \alpha_3 \right) = P_k \beta_b; \\ P_c &= P_3 + P_2' = P_k \left( \alpha_3 + \frac{\lambda}{d} \alpha_2 \right) = P_k \beta_c. \end{aligned} \quad (9)$$

Из формулы (9) видно, что наиболее нагруженным является прогон, для которого суммарный коэффициент  $\beta$  будет максимальным. Поэтому по коэффициентам упругого распределения  $\alpha$  и положению колес можно заранее определить наиболее нагруженный прогон, который принимают за расчетный.

Грузоподъемность прогонов определяют по формуле

$$P_g = \frac{3072 W K_n - 2,4 q l^2}{n_{\text{пр}} \beta \max l^2}, \quad (10)$$

где  $P_g$  — допускаемая эквивалентная нагрузка на прогон, кгс/см;  $W$  — момент сопротивления прогона с учетом загнивания, см<sup>3</sup>;  $K_n$  — коэффициент на породу леса;  $q$  — постоянная нагрузка в кгс на 1 пог. см прогона от веса проезжей части и собственного веса прогона вычисляется по таблице приложения 9;  $l$  — расчетный пролет прогона, см;  $d$  — расстояние между осями прогонов, см;  $\lambda$  — плечо давления колеса, стоящего в промежутке между прогонами (см. рис. 10);  $\beta_{\max} = \left( \alpha_1 + \alpha_3 \frac{\lambda}{d} \right)$  — максимальный суммарный коэффициент, на который следует умножить давление колеса, чтобы получить расчетное давление на прогон (см. формулы 9).

**Пример 2.** Балочный мост с габаритом 7 м имеет пролеты между осями свай 5,00, перекрытые одногрунтовыми сближенными прогонами с расстоянием между осями 0,60 м. На прогоны уложен сплошной настил из пластин 20/2 см, а по нему продольный настил из досок 5×20 см.

Обследованием моста установлено, что наихудший пролет имеет загнивание нижнего настила сверху на глубину 1 см и одностороннее серповидное загнивание прогонов сверху на глубину 3 см. С учетом естественной коничности диаметр прогона в середине пролета 28 см.

При взаимно перпендикулярных настилах приближенно считается, что давление колеса верхним продольным настилом передается на две пластины. Таким образом, в упругом распределении нагрузки на прогоны участвуют две пластины. С учетом загибания по таблице приложения 2 берем момент инерции двух пластин 19/2. Серповидное загибание прогонов учитываем, беря момент инерции для них по таблице приложения 3.

По формуле (8) определяем коэффициент упругой передачи для прогонов

$$k_{\text{упр}} = \frac{8d^3 I_{\text{пр}}}{l^3 I_{\text{п}}} = \frac{8 \cdot 60^3 \cdot 20518}{500^3 \cdot 2 \cdot 894} = 0,159.$$

Коэффициент  $k_{\text{упр}}=0,159$  меньше  $\frac{1}{3}$ , но больше 0,055.

Следовательно, давление распределяется на пять прогонов.

По таблице приложения 8 для  $k_{\text{упр}}=0,159$  находим значения коэффициентов упругого распределения  $\beta_1=0,381$ ,  $\beta_2=0,260$ ,  $\beta_3=0,050$ . Ширину колеи автомобиля приближенно принимают равной 190 см. (Она должна соответствовать марке автомобилей, которые предполагается пропускать по мосту). Тогда  $\lambda=50$  см.

Определяем значения коэффициентов  $\beta$ :

$$\beta_1 = 0,381;$$

$$\beta_2 = 0,260 + \frac{50}{60} 0,050 = 0,302;$$

$$\beta_3 = 0,050 + \frac{50}{60} 0,260 = 0,270.$$

Принимают  $\beta_{\max}=0,381$ .

Постоянную нагрузку от веса проезжей части и прогона определяют по таблице приложения 9:

$$q = V_0 \gamma d = 0,27 \cdot 0,6 \cdot 0,6 = 0,097 \text{ т/м} = 0,97 \text{ кг/см},$$

где  $V_0$  — потребность леса на 1 м<sup>2</sup> моста, м<sup>3</sup>;  $\gamma$  — плотность древесины;  $d$  — расстояние между осями прогонов.

Грузоподъемность прогонов по формуле (10) будет

$$P_{\text{в}} = \frac{3072 W K_{\text{п}} - 2,4 q l^2}{n_{\text{вр}} \beta_{\max} l^2} = \frac{3072 \cdot 1642 - 2,4 \cdot 0,97 \cdot 500^2}{1,4 \cdot 0,381 \cdot 500^2} = 33,4 \text{ кгс/см} = 3,34 \text{ т/м}.$$

По таблице приложения 5 для пролета 5 м определяем, что при допускаемой эквивалентной нагрузке 3,34 тс/м по мосту можно эксплуатировать колесные тракторы К-700, автомобили КАЗ, Урал, МАЗ-502 и меньшей грузоподъемности.

### Определение грузоподъемности сближенных прогонов при гусеничной нагрузке

§ 50. При гусеничной нагрузке (рис. 11) грузоподъемность сближенных прогонов удобнее определять путем проверки прочности прогонов на пропуск конкретной машины. Тем более, что на практике обычно приходится решать вопрос о возможности пропуска по мосту не нескольких разных нагрузок, а одной с конкретной расчетной схемой.

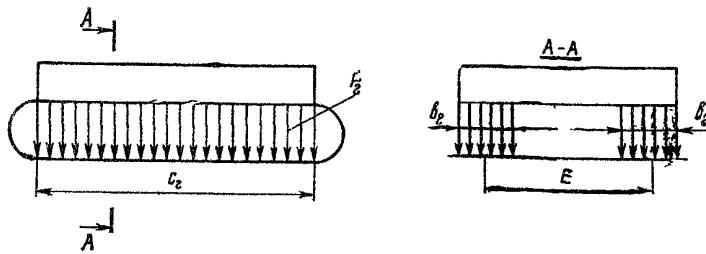


Рис. 11. Схема гусеничной нагрузки

Прочность сближенных прогонов на пропуск гусеничной нагрузки проверяется по формуле

$$\sigma = \frac{1,2 q P}{8 W K_n} + \frac{1,1 P_r l^2}{d W K_n} [(d - 0,25 b_r) \alpha_1 + 0,25 b_r \alpha_2] \leq R, \quad (11)$$

где  $\sigma$  — напряжение в прогоне от гусеничной нагрузки, кгс/см<sup>2</sup>;  $q$  — постоянная нагрузка в кгс на 1 пог. см;  $l$  — расчетный пролет прогонов, см;  $P_r$  — равномерно распределенная нагрузка от давления одной гусеницы в кгс на 1 пог. см ее длины;  $d$  — расстояние между осями прогонов поперек моста, см;  $b_r$  — ширина гусеницы, см;  $\alpha_1$  и  $\alpha_2$  — коэффициенты упругого распределения давления гусеницы, которые определяются по таблицам приложений 10 или 11 в зависимости от числа прогонов, на которые передается давление и от отношений:

$$\frac{c_r}{l} \text{ и } \frac{k_{\text{пр}}}{8};$$

$c_r$  — опорная длина гусеницы, см;  $k_{\text{пр}}$  — коэффициент упругой передачи для прогонов, определяемый по формуле (8), при этом момент инерции поперечин берется для такого их количества, которое находится на прогоне под нагрузкой гусеницы;  $R$  — расчетное сопротивление древесины, определяемое по табл. 1 § 34 с учетом коэффициентов по табл. 2 § 36.

Пример 3. Для балочного моста с пролетами по 5 м, описанного в примере 2, требуется определить возможность пропуска трактора Т-180Г с навесным плугом ПН-8-35.

С учетом естественной коничности прогонов в середине пролета имеют расчетный диаметр 28 см с серповидным загибанием сверху на глубину 3 см. Расстояние между осями прогонов 60 см. Поперечины из пластин  $\frac{20}{2}$  имеют загибание сверху на глубину 1 см.

По приложению 7 для трактора Т-180Г находим  $P_r = 3,88$  тс/м,  $c_r = 232$  см,  $b_r = 70$  см.

Давление гусеницы передается на

$$\frac{232}{20} \approx 12 \text{ поперечин.}$$

Коэффициент упругой передачи будет

$$k_{\text{уп}} = \frac{8d^3 I_{\text{вр}}}{l^3 I_{\text{n}}} = \frac{8 \cdot 60^3 \cdot 20518}{500^3 \cdot 12 \cdot 894} = 0,0265,$$

$k_{\text{уп}} = 0,0265 < 0,055$ , следовательно, давление передается на семь прогонов. Приближенно принимаем передачу на пять прогонов:

$$\frac{c_r}{l} = \frac{232}{500} = 0,464; \quad \frac{k_{\text{уп}}}{8} = \frac{0,0265}{8} = 0,0033.$$

По таблице приложения 11 находим коэффициенты упругого распределения

$$\alpha_1 = 0,0206, \quad \alpha_2 = 0,0175.$$

По формуле (11) определяем напряжение в наиболее нагруженном прогоне:

$$\begin{aligned} \sigma &= \frac{1,2q l^3}{8 W k_n} + \frac{1,1P_r l^2}{d W k_n} [(d - 0,25 b_r) \alpha_1 + 0,25 b_r \alpha_2] = \frac{1,2 \cdot 0,97 \cdot 500^3}{8 \cdot 1642 \cdot 1,0} + \\ &+ \frac{1,1 \cdot 38,8 \cdot 500^2}{60 \cdot 1642 \cdot 1,0} [(60 - 0,25 \cdot 70) 0,0206 + 0,25 \cdot 70 \cdot 0,0175] = \\ &= 150,1 \text{ кгс/см}^2 < R = 192 \text{ кгс/см}^2, \\ R &= 160 \cdot 1,2 = 192 \text{ кгс/см}^2. \end{aligned}$$

Напряжение в прогоне менее расчетного сопротивления для древесины. Следовательно, трактор Т-180Г по мосту пропускать можно.

### Определение грузоподъемности сосредоточенных прогонов при автомобильной или колесной нагрузке

§ 51. Сосредоточенные прогоны располагаются на значительном расстоянии друг от друга (1,20—1,80 м), упругое распределение сосредоточенной нагрузки проезжей частью невелико, поэтому оно не учитывается.

Распределение временной нагрузки между прогонами учитывается коэффициентом поперечной установки, который показывает, какая часть давления оси передается на расчетный прогон. Коэффициент поперечной установки определяется в предположении разрезанности поперечин над прогонами по закону рычага.

Так же как при сближенных прогонах, при определении грузоподъемности сосредоточенных прогонов сначала по формуле вычисляют допускаемую эквивалентную нагрузку, а затем по приложению 5 определяют марки автомобилей, которые можно пропускать по мосту.

Колея грузовых отечественных автомобилей Е (рис. 12) колеблется от 174 до 240 см. Она, как правило, больше расстояния между осями прогонов. Поэтому второе колесо при допущении разрезанности поперечин на расчетный прогон А не влияет. Следовательно, при одном автомобиле на мосту (рис. 12, а) коэффициент поперечной установки будет равен 0,5.

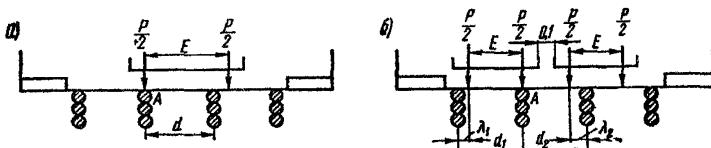


Рис. 12. Схемы к определению коэффициента поперечной установки автомобильной нагрузки для сосредоточенных прогонов:  
а — один автомобиль на мосту; б — два автомобиля на мосту

При двух автомобилях на мосту (рис. 12, б) коэффициент поперечной установки определяют по формуле

$$K_a = \frac{1}{2} \left( 1 + \frac{\lambda_1}{d_1} + \frac{\lambda_2}{d_2} \right), \quad (12)$$

где  $\lambda_1$  и  $\lambda_2$  — расстояния от соседних прогонов до колес, стоящих между этими прогонами и расчетным прогоном (см. рис. 12, б).

Грузоподъемность прогонов при автомобильной и колесной нагрузках определяют по формуле

$$P_g = \frac{1536 W K_a - 1,2 q l^2}{n_{bp} K_a l^2}, \quad (13)$$

где  $P_g$  — допускаемая эквивалентная нагрузка на прогон, кгс/см;  $W$  — момент сопротивления прогона, см<sup>3</sup>;  $q$  — постоянная нагрузка от веса проезжей части и собственного веса прогона, кгс/см;  $l$  — расчетный пролет прогона, см;  $K_a$  — коэффициент поперечной установки;  $n_{bp}$  — коэффициент перегрузки временной нагрузки.

**Пример 4.** Балочный мост с трехъярусными прогонами имеет расчетные пролеты по 6,5 м. Расстояние между осями прогонов равно 1,40 м. Прогоны из лиственницы имеют диаметр в середине пролета 29 см. Верхнее бревно имеет сверху серповидное загибание на глубину 4 см, снизу — стес шириной  $1/3$  диаметра; среднее бревно имеет такие же стесы сверху и снизу; нижнее бревно имеет стес только сверху.

По таблицам приложения 2 и 3 определяют суммарный момент сопротивления прогона с учетом загибания и стесов

$$W = 1670 + 2386 + 2340 = 6402 \text{ см}^3.$$

Здесь для верхнего бревна момент инерции взят по таблице приближенно без учета стеса внизу.

Постоянную нагрузку на прогон определяют по приложению 9:

$$q = V \gamma d = 0,59 \cdot 0,8 \cdot 1,40 = 0,66 \text{ тс/м} = 6,6 \text{ кгс/см.}$$

По формуле (13) определяем допускаемую эквивалентную нагрузку на прогон

$$P_s = \frac{1536 W K_n - 1,2 q l^2}{n_{ap} K_a l^2} = \frac{1536 \cdot 6402 \cdot 1,2 - 1,2 \cdot 6,6 \cdot 650^2}{1,4 \cdot 0,5 \cdot 650^2} = \\ = 28,7 \text{ кгс/см} = 2,87 \text{ тс/м.}$$

По таблице приложения 5 находим, что при указанной допускаемой эквивалентной нагрузке можно эксплуатировать по мосту автомобили МАЗ-205, МАЗ-503, ЛАЗ-699А, все автомобили КАЗ, Урал и меньшей грузоподъемности.

### Определение грузоподъемности сосредоточенных прогонов при гусеничной нагрузке

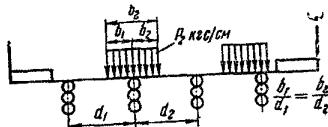
§ 52. При гусеничной нагрузке грузоподъемность сосредоточенных прогонов определяют путем проверки прочности прогонов на пропуск конкретной машины.

Сначала определяют коэффициент поперечной установки гусеничной нагрузки по формуле (рис. 13):

$$K_r = 1 - \frac{0,5 b_r}{d_1 + d_2}, \quad (14)$$

где  $K_r$  — коэффициент поперечной установки гусеничной нагрузки;  $b_r$  — ширина гусеницы;  $d_1$  и  $d_2$  — расстояния между осями прогонов.

Рис. 13. Схема к определению коэффициента поперечной установки гусеничной нагрузки для сосредоточенных прогонов



При опорной длине гусеницы  $c_r$  больше или равной пролету напряжения в прогоне проверяют по формуле

$$\sigma = \frac{l^2}{8W} (1,1 K_r P_r + 1,2 q) \leq R, \quad (15)$$

где  $P_r$  — давление в кгс на 1 см от одной гусеницы;  $K_r$  — коэффициент поперечной установки гусеничной нагрузки.

При опорной длине гусеницы  $c_r$  меньше пролета напряжения в прогоне проверяют по формуле

$$\sigma = \frac{1}{4W} [1,1 K_r P_r c_r (l - 0,5 c_r) + 0,6 q l^2] \leq R, \quad (16)$$

где  $c_r$  — опорная длина гусеницы, см.

Остальные обозначения указаны выше.

**Пример 5.** Для балочного моста, описанного в примере 4, требуется определить возможность пропуска трактора Т-180 по условию прочности прогонов. Трактор Т-180 имеет общий вес 15,6 тс; опорную длину гусеницы  $c_r=2,32$  м; давление на 1 пог. см одной гусеницы  $P_r=33,6$  кгс/см; ширину гусеницы  $b_r=0,70$  м.

В предыдущем примере определена постоянная нагрузка  $q=6,6$  кгс/см и момент сопротивления трехъярусного прогона с учетом загнивания  $W=6402$  см<sup>3</sup>.

Коэффициент поперечной установки гусеничной нагрузки по формуле (14) будет

$$K_r = 1 - \frac{0,5 b_r}{d_1 + d_2} = 1 - \frac{0,5 \cdot 0,70}{140 + 140} = 0,875.$$

Опорная длина гусеницы  $c_r = 2,32$  м меньше пролета, равного 6,5 м. Поэтому напряжение в прогоне проверяется по формуле (16):

$$\begin{aligned} \sigma &= \frac{1}{4W} [1,1 K_r P_r c_r (l - 0,5 c_r) + 0,6 q l^2] \leq R; \\ \sigma &= \frac{1}{4 \cdot 6402} [1,1 \cdot 0,875 \cdot 33,6 \cdot 232 (650 - 0,5 \cdot 232) + 0,6 \cdot 6,6 \cdot 650^2] = \\ &= 222 \text{ кгс/см}^2 = R = 231 \text{ кгс/см}^2. \\ R &= 160 \cdot 1,2 \cdot 1,2 = 231 \text{ кгс/см}^2. \end{aligned}$$

При определении расчетного сопротивления учтены коэффициенты 1,2 на породу леса (лиственницу) и простоту конструкции 1,2 согласно § 36 и 37.

Напряжение в прогоне меньше расчетного сопротивления. Поэтому трактор Т-180 пропускать по мосту можно.

### Определение грузоподъемности составных прогонов при автомобильной или колесной нагрузке

§ 53. Грузоподъемность составных прогонов определяют так же, как сосредоточенных прогонов, но момент сопротивления берут для составного сечения с учетом коэффициента составности. Кроме прочности на изгиб, грузоподъемность составных прогонов определяется условиями прочности на скальвание колодок или шпонок, а также условиями прочности на скальвание и смятие бревна или бруса между колодками или шпонками.

При определении момента сопротивления сечения, площадок скальвания и смятия учитывают загнивание элементов и трещины по рабочим площадкам.

Если по плоскостям скальвания будет обнаружено значительное количество трещин, гниль и сильные обмятия в гнездах колодок, грузоподъемность составных прогонов определяют как грузоподъемность сосредоточенных с учетом ослабления их колодками (шпонками).

А. Грузоподъемность составных прогонов по условию прочности на изгиб определяют по формуле

$$P_s = \frac{1152 W K_n \eta - 1,2 q l^2}{n_{ap} K_a l^2}, \quad (17)$$

где  $P_s$  — допускаемая эквивалентная нагрузка, кгс/см;  $W$  — момент сопротивления составного сечения прогона, см<sup>3</sup>, определяемый по формулам приложения 4;  $\eta$  — коэффициент составности, который согласно СН 200-62 принимают:

Для двухъярусных балок пролетом до 6 м	$\eta = 0,85$
» » » 9 » и более . . .	$\eta = 0,90$
» трехъярусных » » 6 » . . .	$\eta = 0,80$
» » » 9 » и более . . .	$\eta = 0,85$

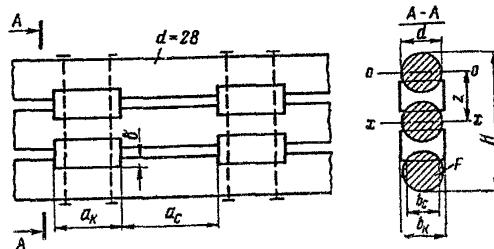
Остальные обозначения указаны выше. Числовой коэффициент формулы (17) учитывает коэффициент 0,9 согласно п. 5 примечаний § 602 СН 200-62.

Б. Грузоподъемность составных прогонов по условию прочности на скальвание колодок или шпонок определяют по формуле

$$P_s = \frac{68,3 K_n H_0 n_k b_k a_k - 1,2 q l^2}{n_{ap} K_a l^2}, \quad (18)$$

где  $H_0$  — плечо внутренней пары составного сечения в см, определяют по формулам приложения 4;  $n_k$  — количество колодок или шпонок на длине половины пролета;  $b_k$  — ширина колодки или шпонки, см (рис. 14);  $a_k$  — длина колодки или шпонки.

Рис. 14. Прогон составного сечения на колодках



Числовой коэффициент формулы (18) учитывает коэффициент условий работы 0,8 согласно табл. 67 § 633 СН 200-62.

В. Грузоподъемность составных прогонов по условию смятия бревна или бруса колодками определяют по формуле

$$P_s = \frac{693,3 K_n H_0 n_k F_{cm} - 1,2 q l^2}{n_{ap} K_a l^2}, \quad (19)$$

где  $F_{cm}$  — площадь смятия бревна или бруса одной колодкой (определяют по глубине врезки колодки в бревно, см. рис. 14).

Г. Грузоподъемность составных прогонов по условию скальвания бревна или бруса между колодками определяют по формуле

$$P_s = \frac{68.3 K_n n_k H_0 a_c b_c - 1.2 q l^2}{n_{bp} K_a l^2}; \quad (20)$$

где  $a_c$  — расстояние между колодками, см, у опор (см. рис. 14);  
 $b_c$  — ширина площадки скальвания бревна или бруса между колодками (см. рис. 14);  $n_k$  — количество колодок или шпонок на длине половины пролета.

Числовой коэффициент формулы (20) учитывает коэффициент условий работы 0,8 согласно табл. 67 § 633 СН 200-62.

**Пример 6.** Балочный мост с трехъярусными составными прогонами имеет пролеты по 8,5 м. Расстояние между осями прогонов 1,4 м. Составные прогоны изготовлены из сосновых бревен диаметром 26 см, соединенных дубовыми колодками и болтами (рис. 15). По длине пролета колодки расположены на равных расстояниях по 90 см между их осями. Длина промежутков между торцами колодок составляет 50 см, глубина врезок колодок в бревна — 6,5 см.

Бревна и колодки загибаний древесины и обмятий не имеют, но на расстоянии 2,50 м от опоры нижнее бревно расчетного прогона в промежутке между колодками имеет почти сквозную трещину по площадке скальвания.

Определяем постоянную нагрузку на прогон:

$$q = V_0 \gamma d = 0,62 \cdot 0,6 \cdot 1,40 = 0,52 \text{ тс/м} = 5,2 \text{ кгс/см.}$$

По формулам приложения 4 определяем момент сопротивления составного сечения прогона.

Момент инерции относительно оси  $x-x$  (см. рис. 15):

$$I_x = F \left( \frac{3d^4}{16} + 2z^2 \right) = 531 \left( \frac{3 \cdot 26^4}{16} + 2 \cdot 32^2 \right) = 1\,155\,000 \text{ см}^4;$$

$$W_x = \frac{2I_x}{H_0} = \frac{2 \cdot 1\,155\,000}{90} = 25\,610 \text{ см}^3.$$

Коэффициент составности принимаем 0,85.

**А. Грузоподъемность составного прогона по условию прочности на изгиб.**

$$P_s = \frac{1152 W_x K_n \eta - 1.2 q l^2}{n_{bp} K_a l^2} = \frac{1152 \cdot 25\,610 \cdot 1 \cdot 0,85 - 1,2 \cdot 5,2 \cdot 850^2}{1,4 \cdot 0,5 \cdot 850^2} = \\ = 40,8 \text{ кгс/см} = 4,08 \text{ тс/м.}$$

**Б. Грузоподъемность составного прогона по условию прочности на скальвание колодок.** Плечо внутренней пары составного сечения определяем по формуле приложения 4:

$$H_0 = \frac{3d^2 + 32 \cdot z^2}{16z} = \frac{3 \cdot 26^2 + 32 \cdot 32^2}{16 \cdot 32} = 68 \text{ см.}$$

По чертежу обследования моста (см. рис. 15) длина колодок  $a_k=40$  см, ширина колодок  $b_k=27$  см, их количество на длине полупролета  $n_k=4$ .

Колодки изготовлены из дуба, поэтому коэффициент на породу леса при скальвании будет 1,3.

Допускаемую эквивалентную нагрузку определяем по формуле (18):

$$P_s = \frac{68,3 K_p H_0 n_k b_k a_k - 1,2 q l^2}{n_{bp} K_a l^2} = \frac{68,3 \cdot 1 \cdot 3 \cdot 68 \cdot 4 \cdot 27 \cdot 40 - 1,2 \cdot 5,2 \cdot 850^2}{1,4 \cdot 0,5 \cdot 850^2} = \\ = 42,6 \text{ кгс/см} = 4,26 \text{ тс/м.}$$

В. Грузоподъемность прогонов по условию смятия бревна колодками. При глубине врезки колодок 6,5 см в бревно диаметром 26 см площадь сегмента, подвергающаяся смятию, равна 104 см<sup>2</sup>.

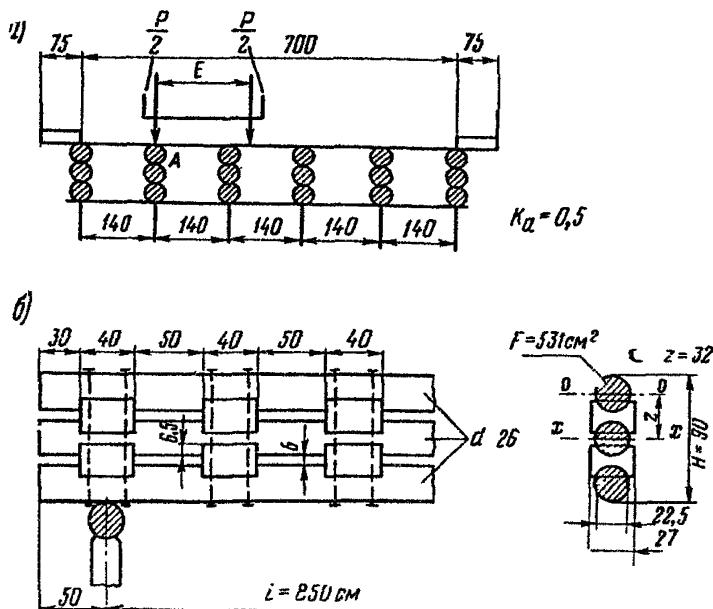


Рис. 15. К примеру определения грузоподъемности составных прогонов:  
а — невыгоднейшая установка одного автомобиля для прогона А; б — конструкция составного прогона

Допускаемая эквивалентная нагрузка

$$P_s = \frac{693 \cdot 3 K_p H_0 n_k F_{cm} - 1,2 q l^2}{n_{bp} K_a l^2} = \frac{693 \cdot 3 \cdot 1 \cdot 68 \cdot 4 \cdot 104 - 1,2 \cdot 5,2 \cdot 850^2}{1,4 \cdot 0,5 \cdot 850^2} = \\ = 30,1 \text{ кгс/см} = 3,01 \text{ тс/м.}$$

Г. Грузоподъемность прогонов по условию скальвания бревна между колодками.

Расстояние между колодками  $a_c = 50$  см, ширина врубки (хорды)  $b_c = 22,5$  см (см. рис. 15).

На расстоянии 2,5 м от опоры в промежутке между шпонками бревно прогона имеет трещину по площадке скальвания. Этот участок в работе бревна на скальвание не учитываем. Поэтому количество колодок в формуле (20) уменьшаем до 3.

Допускаемая эквивалентная нагрузка будет

$$P_0 = \frac{68,3 K_n n_{\text{вр}} H_0 a_c b_c - 1,2 q l^2}{n_{\text{вр}} K_a l^2} = \frac{68,3 \cdot 1,3 \cdot 68 \cdot 50 \cdot 22,5 - 1,2 \cdot 5,2 \cdot 850^2}{1,4 \cdot 0,5 \cdot 850^2} = \\ = 22,2 \text{ кгс/см} = 2,22 \text{ тс/м.}$$

Грузоподъемность составного прогона определяется условием скальвания бревна с трещиной, так как при этом допускаемая нагрузка получилась наименьшая 2,22 тс/м. По таблице приложения 5 для пролета 8,5 м находим, что при указанной эквивалентной нагрузке по мосту можно пропускать автомобили ЗИЛ, ЛАЗ, МАЗ-205. Нельзя пропускать автомобили МАЗ-200 и более тяжелые.

## 2. ОПОРЫ БАЛОЧНЫХ МОСТОВ

### Определение грузоподъемности свайных опор балочных мостов

§ 54. Опоры деревянных мостов чаще всего имеют загнивание свай на уровнях изменения горизонтов воды, при сопряжении насадок со сваями и в местах опирания прогонов на насадки. При сближенных прогонах грузоподъемность опоры определяется прочностью насадки на изгиб, смятием насадки при сопряжении со сваями, прочностью свай на сжатие с учетом продольного изгиба и несущей способностью свай по грунту.

При определении грузоподъемности опор сначала определяют допускаемую эквивалентную нагрузку, по которой, пользуясь таблицей приложения 5, определяют марки автомобилей или тракторов, которые можно пропускать по мосту.

А. *Определение грузоподъемности опоры по условию прочности насадки на изгиб.* Наиболее опасным является сечение насадки при сопряжении ее со сваей, так как в этом сечении большой опорный изгибающий момент, насадка ослаблена врубкой и часто имеет загнивание.

Грузоподъемность опоры по условию прочности насадки на изгиб в сечении над сваей определяют по формуле

$$P_0 = \frac{320 W K_n - 2,4 q_0 l \sum \omega}{n_{\text{вр}} l \sum z}, \quad (21)$$

где  $P_0$  — допускаемая для опоры эквивалентная нагрузка при загружении двух смежных пролетов, кгс/см;  $W$  — момент сопротивления насадки в сечении над сваей с учетом загнивания и ослабления врубкой,  $\text{см}^3$ ;  $K_n$  — коэффициент на породу леса;  $l$  — расчетный пролет пролетного строения, см;  $\sum \omega$  — сумма площадей участков линии влияния момента в насадке над сваей (рис. 16) берется из таблицы приложения 12 или 13;  $\sum z$  — сумма ординат под продольными рядами колес линии влияния момента в насадке над сваей (см. рис. 16) берется из таблицы приложения 12 или 13;  $q_0$  — постоянная нагрузка в кгс на  $1 \text{ см}^2$  площади моста от веса пролетного строения и проезжей части;  $n_{\text{вр}}$  — коэффициент перегрузки временной нагрузки.

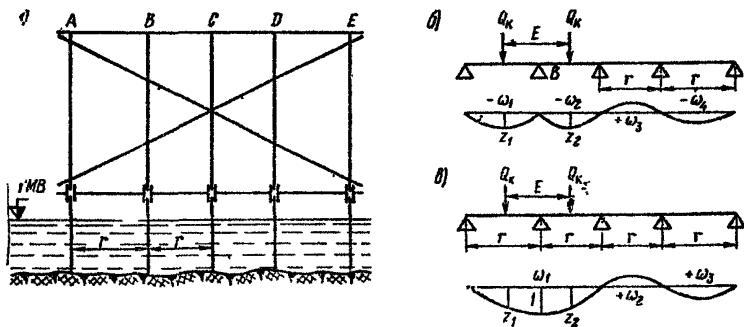


Рис. 16 Схемы к определению усилий в свайной опоре:  
а — схема опоры; б — линия влияния изгибающего момента  $M_z$  в насадке;  
в — линия влияния давления на сваю В

**Б. Определение грузоподъемности опоры по условию прочности насадки на смятие.** При сопряжении сваи с насадкой последняя работает на смятие поперек волокон. Расчетное напряжение древесины на смятие волокон в 4—5 раз меньше сжатия и изгиба вдоль волокон. Площадь смятия в сопряжении бывает небольшая, поэтому эта проверка необходима.

Грузоподъемность опоры по условию прочности насадки на смятие определяют по формуле

$$P_s = \frac{64 F_{cm} K_n - 2,4 q_0 l \sum \omega}{\bar{n}_{bp} l \sum z}, \quad (22)$$

где  $F_{cm}$  — площадь смятия насадки при сопряжении со сваей,  $\text{см}^2$ ;  
 $\sum \omega$  — сумма площадей участков линии влияния давления на сваю (см. рис. 16) берется из таблицы приложения 12 или 13;  
 $\sum z$  — сумма ординат под продольными рядами колес линии влияния давления на сваю (см. рис. 16) берется из таблицы приложения 12 или 13.

Остальные обозначения указаны выше.

**В. Определение грузоподъемности опоры по условию прочности свай или стоек на сжатие с продольным изгибом.** Сваи чаще всего загнивают на уровне меженных вод, где рабочее сечение значительно уменьшается. Кроме того, сечение сваи бывает ослаблено в стыке.

Грузоподъемность опоры по условию прочности свай или стоек на сжатие с учетом продольного изгиба определяют по формуле

$$P_s = \frac{260 F \varphi K_n - 2,4 q_0 l \sum \omega}{\bar{n}_{bp} l \sum z}, \quad (23)$$

где  $\phi$  — коэффициент продольного изгиба, который принимают по табл. 3 § 39;  $F$  — площадь сечения свай или стойки,  $\text{см}^2$ , которую принимают без учета ослаблений, если они не превышают 25 %. Если ослабления превышают 25 %, то принимают условную площадь  $F = \frac{4}{3} F_{\text{и}}$ , где  $F_{\text{и}}$  — площадь ослабленного сечения.

**Г. Определение грузоподъемности опоры по условию прочности свай на сжатие по ослабленному сечению.** В старых мостах с большим загниванием свай на уровне меженных вод может оказаться более опасной работа свай на сжатие в ослабленном сечении без учета продольного изгиба.

Грузоподъемность опоры в этом случае определяют по формуле

$$P_9 = \frac{260 F_H K_H - 2.4 q_0 l \sum \omega}{n_{BD} l \sum z}. \quad (24)$$

**Пример 7.** Балочный мост со сближенными прогонами имеет расчетные пролеты по 5,50 м. Опоры однорядные из пяти свай, сосновые, расстояние между сваями поперек моста — 1,50 м, диаметр свай — 24 см, диаметр насадки — 28 см. Глубина воды в межень у опоры — 1,00 м, на высоте 0,5 м от межени расположены стыки свай вподдереева, высота стоеч опор от стыка до низа насадки — 3,80 м. Насадка соединена со сваями посредством врубок и шипов 6×6 см, глубина врубки в насадке составляет 4,5 см (рис. 17). Сваи связаны на уровне стыков горизонтальной схваткой и диагональными схватками.

Обследование моста установлено, что сваи на уровне межени имеют загнивание по всему периметру на глубину 3 см. Выше межени сваи, скважка и насадка загниваний не имеют.

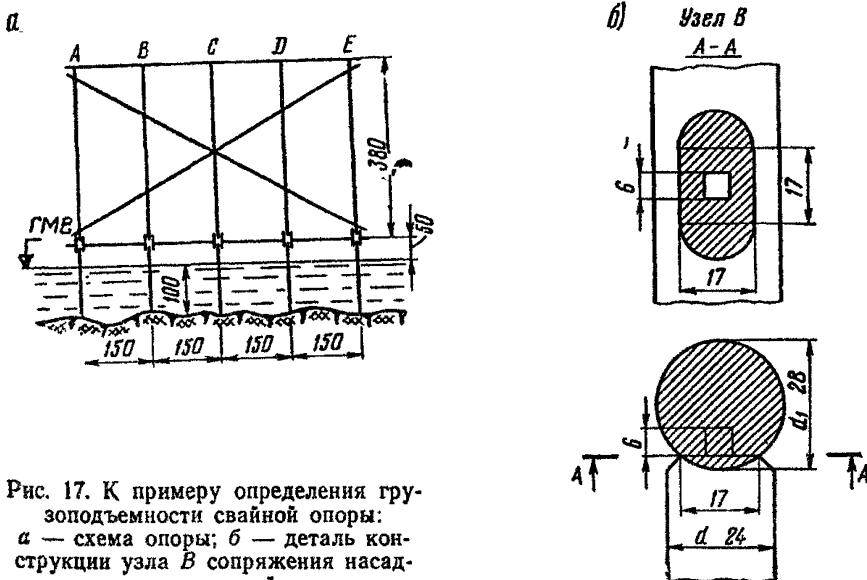


Рис. 17. К примеру определения грунтоводоподъемности свайной опоры:  
а — схема опоры; б — деталь конструкции узла В сопряжения насадки со сваями

По мосту предполагается эксплуатировать автомобили МАЗ-503 с колеей 190 см.

Грузоподъемность опоры по условию прочности насадки на изгиб в сечении над сваей определяем по формуле (21):

$$P_s = \frac{320 W K_n - 2,4 q_0 l \sum \omega}{n_{bp} l \sum z} = \frac{320 \cdot 1640 \cdot 1,0 - 2,4 \cdot 0,018 \cdot 550 \cdot 2410}{1,4 \cdot 550 \cdot 20,5} = \\ = 29,6 \text{ кгс/см} = 2,96 \text{ тс/м},$$

где  $W = 1640 \text{ см}^3$  — момент сопротивления насадки в узле  $B$  определен по таблице приложения 2 с учетом врубки и гнезда под шип;  $q_0$  — постоянная нагрузка на 1  $\text{см}^2$  проезжей части моста определяется по таблице приложения 9:

$$q_0 = 0,30 \cdot 0,6 = 0,18 \text{ тс/м}^2 = 0,018 \text{ кгс/см}^2.$$

Грузоподъемность опоры по условию прочности насадки на смятие определяем по формуле (22):

$$P_s = \frac{64 F_{cm} K_n - 2,4 q_0 l \sum \omega}{n_{bp} l \sum z} = \frac{64 \cdot 346 \cdot 1,0 - 2,4 \cdot 0,018 \cdot 550 \cdot 172}{1,4 \cdot 550 \cdot 0,953} = \\ = 24,7 \text{ кгс/см} = 2,47 \text{ тс/м},$$

где  $F_{cm} = 346 \text{ см}^2$  — площадь смятия насадки при сопряжении ее со сваей шипом будет (см. рис. 17);

$$F_{cm} = 452 - 2 \cdot 41 - 36 = 346 \text{ см}^2.$$

Площадь сваи с учетом загнивания по всему периметру на глубину 3 см определяем путем уменьшения ее диаметра на 6 см.

$$F_h = 254 \text{ см}^2.$$

Ослабление сваи загниванием составляет больше 25%, поэтому в расчете на сжатие с продольным изгиблом принимаем условную площадь

$$F = \frac{4}{3} F_h = \frac{4}{3} \cdot 254 = 339 \text{ см}^2.$$

Грузоподъемность опоры по условию прочности свай на сжатие с учетом продольного изгиба определяем по формуле (23):

$$P_s = \frac{260 F \varphi K_n - 2,4 q_0 l \sum \omega}{n_{bp} l \sum z} = \frac{260 \cdot 339 \cdot 0,680 \cdot 1,0 - 2,4 \cdot 0,018 \cdot 550 \cdot 172}{1,4 \cdot 550 \cdot 0,953} = \\ = 75,8 \text{ кгс/см} = 7,58 \text{ тс/м},$$

где  $\varphi = 0,680$  принят по табл. 3 § 39.

Грузоподъемность опоры по условию работы свай на сжатие по ослабленному сечению определяем по формуле (24):

$$P_s = \frac{260 F_n K_n - 2,4 q_0 l \sum \omega}{n_{bp} l \sum z} = \frac{260 \cdot 254 \cdot 1,0 - 2,4 \cdot 0,018 \cdot 550 \cdot 172}{1,4 \cdot 550 \cdot 0,953} = \\ = 84,1 \text{ кгс/см} = 8,41 \text{ тс/м}.$$

Грузоподъемность опоры определяется наименьшей допускаемой эквивалентной нагрузкой, полученной 2,47 тс/м из условий работы насадки из смятие. В таблице эквивалентных нагрузок приложения 5 при определении грузоподъемности опор необходио пролет брать удвоенный, так как давление на опору передается с двух смежных пролетов. Расчетные формулы (21—24) выведены для линии влияния с длиной загружения, равной двум пролетам. Но в формулы пролет подставляется обычный.

Из таблицы приложения 5 видно, что при пролете (длине загружения)  $2 \times 5,5 = 11$  м для автомобиля МАЗ-503 эквивалентная нагрузка составляет 2,05 тс/м. Она меньше допускаемой, равной 2,47 тс/м Следовательно, автомобили МАЗ-503 по мосту пропускать можно.

### 3. МОСТЫ С ФЕРМАМИ

#### Определение грузоподъемности пролетных строений с дощато-гвоздевыми фермами

§ 55. При пролетных строениях с дощато-гвоздевыми фермами сначала определяют грузоподъемность поперечин, затем главных ферм. Грузоподъемность поперечин определяют так же, как в балочных мостах (см. § 48).

Дощато-гвоздевые фермы имеют большое количество швов, в которых может задерживаться влага и пыль. Условия проветривания недостаточные, поэтому эти фермы часто подвергаются загниванию, особенно в условиях теплого и влажного климата. В вертикальных швах загнивают пояса, стыковые накладки, стенка.

Грузоподъемность дощато-гвоздевых ферм определяется из условий прочности: нижнего пояса в ослабленном сечении; нижнего пояса в середине пролета; стыка нижнего пояса.

Невыгоднейшее расположение для расчетной фермы подвижной нагрузки поперек моста учитывают коэффициентом поперечной установки. Для автомобильной нагрузки величину коэффициента поперечной установки определяют:

при одном автомобиле на мосту (рис. 18, а) по формуле

$$K_a = \frac{1}{2} \left( 1 + \frac{d_1 - E}{d_1} \right); \quad (25)$$

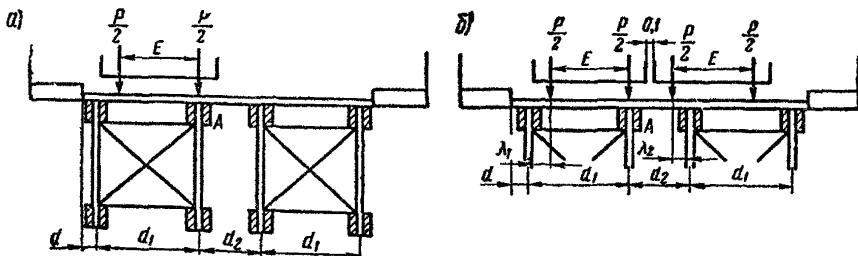


Рис. 18. Схемы к определению коэффициента поперечной установки для ферм:  
а — один автомобиль на мосту; б — два автомобиля на мосту

при двух автомобилях на мосту (рис. 18, б) по формуле

$$K_a = \frac{1}{2} \left( 1 + \frac{\lambda_1}{d_1} + \frac{\lambda_2}{d_2} \right), \quad (26)$$

где  $d$  — расстояние между осями ферм;  $\lambda$  — расстояние соседних колес от смежных ферм;  $E$  — колея автомобиля, который намечается пропускать по мосту.

При определении грузоподъемности сначала определяют допускаемую нагрузку, а по ней марки автомобилей, которые можно пропускать по мосту.

*А. Грузоподъемность дощато-гвоздевых ферм по условию прочности нижнего пояса в ослабленном сечении.* Сечение пояса по длине пролета выбирают с наибольшим загниванием или другими дефектами. Грузоподъемность нижнего пояса в сечении на расстоянии  $x$  от опоры определяют по формуле

$$P_s = \frac{200 h F_n K_a - 1,2 q (l - x) x}{n_{\text{вр}} K_a (l - x)} \quad (27)$$

где  $P_s$  — допускаемая эквивалентная нагрузка, кгс/см;  $F_n$  — площадь сечения нижнего пояса,  $\text{см}^2$ , с учетом ослабления и загнивания;  $h$  — расчетная высота фермы (расстояние между осями поясов), см;  $q$  — постоянная нагрузка на 1 см главной фермы, кгс;  $l$  — расчетный пролет главной фермы, см;  $K_a$  — коэффициент поперечной установки автомобильной нагрузки, определяемый по формуле (25) или (26);  $x$  — расстояние от опоры до сечения пояса или стыка с наибольшим загниванием, см.

*Б. Грузоподъемность дощато-гвоздевых ферм по условию прочности нижнего пояса в середине пролета.* Кроме ослабленного сечения, нижний пояс фермы необходимо проверять на прочность в середине пролета. Грузоподъемность нижнего пояса в середине пролета удобно определять по формуле

$$P_s = \frac{800 h F_n K_n - 1,2 q l^2}{n_{\text{вр}} K_a l^2}. \quad (28)$$

*В. Грузоподъемность дощато-гвоздевых ферм по условию прочности стыка нижнего пояса.* Стык по длине пролета выбирают с наибольшим загниванием или другими дефектами, влияющими на его прочность, но ближе к середине пролета. В дощато-гвоздевых фермах стыки нижнего пояса делают на гвоздях или нагелях. Обычно стыком перекрывается только часть досок пояса, а остальные стыкуются в другом сечении. На стык должна передаваться та часть полного усилия пояса, которая соответствует перекрываемой стыком площади пояса. Грузоподъемность стыка нижнего пояса определяют по формуле

$$P_s = \frac{2h T_n' m_c m_n - 1,2 q \mu (l - x) x}{\mu n_{\text{вр}} K_a (l - x) x}, \quad (29)$$

где  $P_{\text{в}}$  — допускаемая эквивалентная нагрузка по условию прочности стыка, кгс/см;  $T_{\text{n}}$  — расчетная несущая способность одного среза нагеля или гвоздя, кгс, определяемая согласно указаниям § 40 и 41 с учетом коэффициента на породу леса;  $m_c$  — количество срезов одного нагеля;  $m_n$  — количество нагелей в полунакладке;  $\mu$  — коэффициент, который показывает, какая часть полного усилия пояса должна передаваться на стык.

Коэффициент  $\mu$  равен отношению площади сечения досок, перекрываемых стыком, к полному сечению пояса.

### Определение грузоподъемности узловых поперечных балок в мостах с решетчатыми фермами

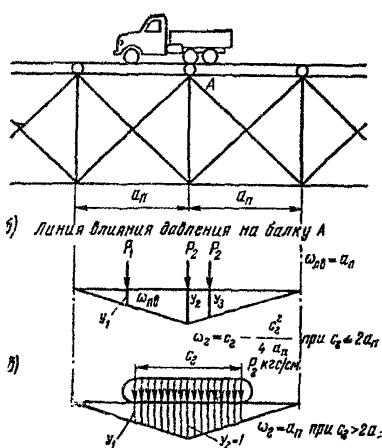


Рис. 19. Схемы к определению наибольшего давления на узловую поперечину в мостах с решетчатыми фермами: а — схема невыгоднейшей установки автомобиля для поперечной балки  $A$ ; б — загружение линии влияния давления на балку  $A$  автомобильной нагрузкой; в — загружение линии влияния давления на балку  $A$  гусеничной нагрузкой

поперечных балок определяется по формуле

$$P_{\text{в}} = \frac{1280 W K_{\text{n}} - 1,2 q d^2}{n_{\text{бр}} a_{\text{n}} d}, \quad (30)$$

где  $d$  — расстояние между осями главных ферм, см (берется наибольшее);  $a_{\text{n}}$  — длина панелей главной фермы, см.

§ 56. Проезжая часть в мостах с решетчатыми пролетными строениями (например, Гау — Журавского) опирается на поперечные балки, которые располагаются в узлах ферм. При определении их грузоподъемности необходимо учитывать продольную невыгоднейшую установку подвижной временной нагрузки, при которой рассчитываемая балка будет испытывать наибольшее давление. На рис. 19 показаны невыгоднейшие продольные установки автомобильной и гусеничной нагрузок для узловой поперечной балки  $A$ . Балку  $A$  выбирают с наибольшим загниванием. Грузоподъемность определяют по прочности на изгиб в середине пролета с наибольшим расстоянием между главными фермами.

А. Автомобильная или колесная нагрузка при езде поверху. При автомобильной или колесной нагрузке грузоподъемность узловых поперечных балок определяется по формуле

**Б. Гусеничная нагрузка при езде поверху.** При гусеничной нагрузке грузоподъемность узловых поперечных балок определяется путем проверки прочности балок на пропуск конкретной машины.

При опорной длине гусеницы  $c_r \leq 2a_n$  напряжения в узловых балках проверяют по формуле

$$\sigma = \frac{1}{8W} \left[ n_{\text{вр}} P_r \left( d - \frac{b_r}{2} \right) \left( c_r - \frac{c_r^2}{4a_n} \right) + 1,2qd^2 \right] \leq R_n K_n, \quad (31)$$

где  $P_r$  — давление от одной гусеницы, кгс, на 1 пог. см ее длины;  $c_r$  — опорная длина гусеницы, см;  $b_r$  — ширина гусеницы, см.

При опорной длине гусеницы  $c_r > 2a_n$  напряжения в узловых балках проверяют по формуле

$$\sigma = \frac{1}{8W} \left[ n_{\text{вр}} P_r \left( d - \frac{b_r}{2} \right) a_n + 1,2qd^2 \right] \leq R_n K_n. \quad (32)$$

### Определение грузоподъемности пролетных строений с фермами Гау—Журавского

§ 57. При определении грузоподъемности пролетных строений с фермами Гау—Журавского сначала определяют грузоподъемность элементов проезжей части (поперечин, прогонов, узловых поперечных балок), а затем грузоподъемность главных ферм.

Фермы Гау—Журавского подвергаются загниванию в стыках поясов, в узлах сопряжения раскосов с поясами, в местах прикрепления связей. Кроме загнивания, снижение грузоподъемности ферм может происходить за счет сколов и трещин по рабочим площадкам в шпоночных стыках нижнего пояса, в зубьях узловых подушек. Металлические тяжи подвергаются коррозии, и рабочее сечение их уменьшается.

Грузоподъемность ферм Гау—Журавского обычно определяется прочностью следующих элементов: 1) нижнего пояса в ослабленном сечении; 2) нижнего пояса в середине пролета; 3) стыков нижнего пояса; 4) узловых подушек на скалывание; 5) узловых подушек на смятие; 6) металлических тяжей.

Невыгоднейшее расположение для расчетной фермы подвижной нагрузки поперек моста учитывается коэффициентом поперечной установки. Для автомобильной нагрузки величина коэффициента поперечной установки определяется по формуле (25) или (26), § 55.

Грузоподъемность ферм Гау—Журавского по условию прочности нижнего пояса в ослабленном сечении определяют по формуле

$$P_s = \frac{200 h F_n K_n - 1,2 q (l - x) x}{n_{\text{вр}} K_a (l - x) x}, \quad (27 \text{ a})$$

где  $x$  — расстояние от опоры до верхнего наиболее удаленного от опоры узла данной панели (рис. 20).

Остальные обозначения формулы (27а) указаны в § 55.  
Грузоподъемность ферм Гау—Журавского по условию прочности нижнего пояса в середине пролета определяют по формуле

$$P_s = \frac{800 h F_n K_n - 1,2 q l^2}{n_{sp} K_a l^2}. \quad (28 \text{ a})$$

Грузоподъемность ферм Гау—Журавского по условию прочности древесины на скальвание между шпонками в стыке нижнего пояса определяют по формуле

$$P_s = \frac{22,4 h F_{ck} K_n - 1,2 \mu q (l - x) x}{\mu n_{sp} K_a (l - x) x}, \quad (33)$$

где  $F_{ck}$  — суммарная площадь скальвания древесины между шпонками в полуунакладках стыка,  $\text{см}^2$ ;  $\mu$  — коэффициент, который показывает, какая часть полного усилия пояса должна передаваться на стык.

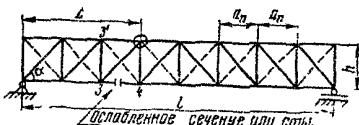


Рис. 20. Схема к определению усилий в ферме Гау—Журавского

В числовом коэффициенте формулы 33) учтен коэффициент условий работы 0,7 согласно § 633 СН 200-62.

Грузоподъемность ферм Гау—Журавского по условию прочности металлических накладок стыка нижнего пояса определяют по формуле

$$P_s = \frac{3800 h F_m - 1,2 \mu q (l - x) x}{\mu n_{sp} K_a (l - x) x}, \quad (34)$$

где  $F_m$  — суммарная площадь сечения металлических накладок стыка с учетом ослаблений отверстиями для болтов и коррозией,  $\text{см}^2$ .

Если стыки нижнего пояса в фермах Гау—Журавского покрыты не металлическими шпоночными накладками, а деревянными на нагелях, то грузоподъемность стыка определяют по формуле (29) § 55.

Грузоподъемность фермы Гау—Журавского по условию прочности подушки или пояса в опорном узле на скальвание определяют по формуле

$$P_s = \frac{2R_{ck} F_{ck} m_{ck} K_n - 1,2 q (l - a_{n1}) (\operatorname{ctg} \alpha - 0,2)}{n_{sp} K_a (l - a_n) (\operatorname{ctg} \alpha - 0,2)}, \quad (35)$$

где  $F_{\text{ск}}$  — площадь скальвания зубьев подушки или пояса в опорном узле, см<sup>2</sup>;  $\alpha$  — угол наклона опорного раскоса к горизонту (см. рис. 20);  $R_{\text{ск}}$  — расчетное сопротивление древесины сосны скальванию, определяемое по табл. I § 34;  $m_{\text{ск}}$  — коэффициент условий работы на скальвание, который принимают равным 0,8 для подушек с двумя зубьями и равным единице для подушек с одним зубом.

Грузоподъемность фермы Гау—Журавского по условию прочности подушки или пояса в опорном узле на смятие определяют по формуле

$$P_s = \frac{2R_{\text{см}} F_{\text{см}} K_n - 1,2 q (l - a_n) (\text{ctg } \alpha - 0,2)}{n_{\text{сп}} K_a (l - a_n) (\text{ctg } \alpha - 0,2)}, \quad (36)$$

где  $R_{\text{см}}$  — расчетное сопротивление древесины сосны смятию, определяемое по табл. I § 34;  $F_{\text{см}}$  — площадь смятия зубьев подушки или пояса в опорном узле, см<sup>2</sup>.

Грузоподъемность ферм Гау—Журавского по условию прочности металлических тяжей определяют по формуле

$$P_s = \frac{3800 (l - a_n) F_t - 1,2 q [(l - x - a_n)^2 - x^2]}{n_{\text{сп}} K_a (l - x - a_n)^2}, \quad (37)$$

где  $x$  — расстояние от расчетного тяжа до ближайшей опоры (см. рис. 20);  $F_t$  — площадь сечения тяжа с учетом ослаблений резьбой и коррозией.

## V. УПРОЩЕННЫЕ ИСПЫТАНИЯ МОСТОВ, ПРОПУСК ЕДИНИЧНЫХ ТЯЖЕЛЫХ НАГРУЗОК И РЕКОМЕНДАЦИИ ПО УСИЛЕНИЮ

### 1. УПРОЩЕННЫЕ ИСПЫТАНИЯ МОСТОВ

§ 58. Испытания мостов производятся с целью выяснения их работы под нагрузкой, особенно элементов конструкции, имеющих различные дефекты, влияние которых трудно учесть при определении грузоподъемности теоретическим методом.

§ 59. Дорожно-эксплуатационные организации производят упрощенные испытания мостов, которые должны дополнять данные обследования мостов и ускоренного определения их грузоподъемности по формулам данных Указаний.

Для испытания выбирают по одному пролету от каждого типа пролетных строений моста, одинаковых по конструкции и равных по величине. Испытанию подвергаются пролетные строения с наихудшим техническим состоянием.

§ 60. В процессе упрощенных испытаний балочных мостов и мостов с фермами производят: определение прогибов в середине пролета всех ферм (прогонов); измерение смещений и обмятий в интенсивно работающих соединениях с дефектами (стыках, врубках, узлах); определение осадок опор; наблюдения за деформа-

циями пролетных строений в горизонтальной плоскости; наблюдения за работой элементов конструкции с дефектами и выяснение влияния последних на грузоподъемность моста.

§ 61. При упрощенном испытании для измерения деформаций могут быть использованы следующие инструменты: для измерения прогибов — прецизионный нивелир с точностью до 0,1 мм или обычный нивелир с точностью до 1 мм; для измерения горизонтальных деформаций пролетных строений и опор — теодолит для измерения смещений, сдвигов и обмятий — штангенциркуль с нониусом.

§ 62. Перед измерением прогибов производят выбор мест для установки нивелира и прикрепления реек. Расстояние от нивелира до нивелируемых точек должно быть не более 75 м. Рейки прибивают строго по вертикали к основным элементам конструкции (поясам ферм, прогонам).

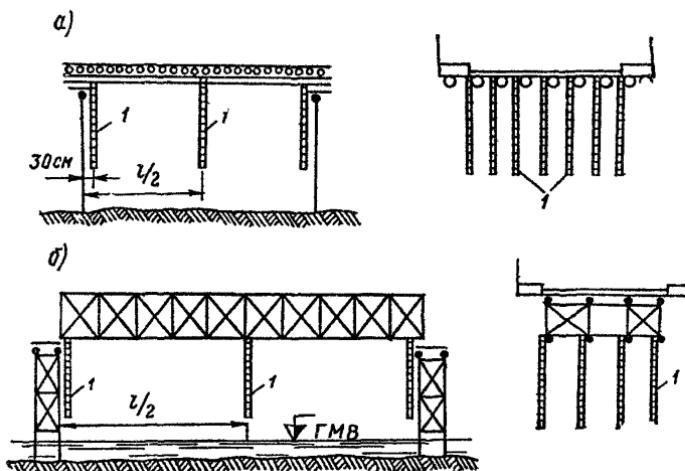


Рис 21. Схемы прикрепления реек для измерения прогибов при помощи нивелира:  
а — в пролете балочного моста; б — в пролете моста с фермами;  
1 — рейка

Прикрепление реек к второстепенным элементам конструкции (связям, схваткам, подкосам, распоркам), а также к элементам, испытывающим местные деформации (узловым подушкам, подгаечникам, раскосам), не допускается. На рис. 21 показано прикрепление реек для измерения прогибов в балочных мостах и мостах с фермами Гау—Журавского.

Рейки могут быть изготовлены из брусков сечением 5×5 см и закрепленной на них миллиметровой бумаги.

Нивелировать желательно с одной стоянки инструмента, устанавливая нивелир за пределами испытываемой конструкции на неподвижном основании. Особенно удобно измерять прогибы береговых пролетных строений. Нивелир в этом случае устанавливают на берегу или откосе конуса. Не следует устанавливать нивелир на деревянной опоре или проезжей части моста, так как они при загружении моста временной нагрузкой деформируются и исказывают результаты испытания.

§ 63. При измерении прогибов в пролетных строениях на постоянных и низких свайных опорах (не выше 3 м) деформации опор можно не измерять, так как они будут небольшими. В пролетных строениях на высоких свайных, рамных или ряженых опорах осадка опор может сильно отразиться на величине прогиба, поэтому ее необходимо измерять и учитывать. Для этого рейки прикрепляют как можно ближе к центру опорного узла.

§ 64. В поперечном сечении пролетного строения прогибы измеряют во всех фермах или прогонах. Это дает возможность узнать, как фактически распределяется временная нагрузка между отдельными балками и уточнить расчет.

§ 65. Для измерения смещений в стыках и узлах по обе стороны от места ожидаемой деформации забивают гвозди и расстояние между ними в процессе испытания измеряют штангенциркулем.

§ 66. Измерения горизонтальных деформаций верхних поясов из плоскости ферм производят теодолитом. Визирная ось должна проходить параллельно продольной оси пояса на расстоянии 0,5—1 м. Наблюдения ведутся по рейкам, прикрепленным к поясу.

§ 67. В качестве нагрузки для статического испытания моста могут быть использованы автомобили, тракторы, катки, которые могут в испытываемом мосту создать такие же усилия, как от заданной нагрузки. Но целесообразнее использовать в качестве испытательной нагрузки автомобиль той марки, которую предполагается эксплуатировать по мосту.

Вес нагрузки, применяемой для испытания, должен быть определен перед испытанием путем взвешивания на автомобильных или вагонных весах. При отсутствии возможности взвешивания всей нагрузки на весах можно определить вес автомобиля по каталогу, а вес грунта в кузове путем тщательного обмера или взвешивания по частям.

§ 68. Марка автомобиля и вес нагрузки для испытания должны назначаться после предварительного определения грузоподъемности по формулам данных Указаний.

§ 69. На проезжей части моста необходимо произвести предварительную разметку продольного и поперечного расположения испытательной нагрузки.

Максимальным усилиям в элементах моста соответствует такая установка одного автомобиля, при которой: а) продольный ряд колес располагается над осью фермы или одним из средних прогонов; б) задняя ось располагается над серединой пролета

(установка, соответствующая максимальному усилию в прогонах); в) задняя ось располагается над опорой (установка, соответствующая максимальным усилиям в элементах опоры).

§ 70. Надвигать нагрузку в пролет следует с малой скоростью, следя за работой узлов и соединений. Над серединой пролета и над опорами следует делать остановки. Нагрузку выдерживают 10—15 мин и берут отсчеты по рейкам. После снятия нагрузки или передвижки ее в новое положение также делают выдержку 10—15 мин и берут отсчеты без нагрузки.

Каждую установку нагрузки и отсчеты по рейкам необходимо производить дважды. Затем нагрузку следует пропускать со скоростью, допускаемой при эксплуатации моста.

Перед проведением испытаний необходимо подсчитать теоретические прогибы для фермы или прогонов от испытательной нагрузки. В процессе испытания сравнивают полученные результаты с теоретическими.

§ 71. Отсчеты по рейкам, а также результаты измерений смещений в узлах и соединениях заносят в журнал, в котором отмечают причины скачков, скорость движения нагрузки, продолжительность отдельных циклов испытания, состояние погоды.

Максимальные, упругие и остаточные значения прогибов в середине пролета (рис. 22) определяют по формулам:

максимальный прогиб

$$f_{\max} = f_1 - \frac{\Delta_1 + \Delta_2}{2}; \quad (38)$$

остаточный прогиб

$$f_{\text{ост}} = f_2 - \frac{\Delta'_1 + \Delta'_2}{2}; \quad (39)$$

упругий прогиб

$$f_{\text{упр}} = f_{\max} - f_{\text{ост}}, \quad (40)$$

где  $f_1$  — суммарный прогиб (без учета осадки опор);  $f_2$  — суммарный остаточный прогиб (без учета остаточной осадки опор);  $\Delta_1$  и  $\Delta_2$  — максимальная осадка опор (упругая+остаточная);  $\Delta'_1$  и  $\Delta'_2$  — остаточная осадка опор.

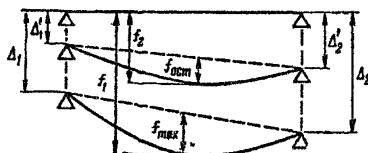


Рис. 22. Схема к определению максимального, остаточного и упругого прогибов

Оценка результатов испытания производится сравнением измеренных прогибов с теоретическими, подсчитанными по формулам строительной механики от испытательной нагрузки. Статической характеристикой жесткости ферм и балок является конструктивный коэффициент, получаемый как отношение упругого измеренного прогиба к теоретическому, подсчитанному от испытательной нагрузки

$$\psi = \frac{f_{\text{упр}}}{f_{\text{теор}}} . \quad (41)$$

Для решетчатых ферм коэффициент  $\psi$  находится в пределах 0,9—1,1, для балок 0,7—0,8.

Оценка жесткости пролетных строений может также производиться путем сравнения измеренных упругих прогибов с допускаемыми, указанными в § 45.

§ 72. После испытания все конструкции моста должна быть тщательно осмотрены с целью установления дефектов, которые могут появиться в узлах, стыках и других элементах при испытаниях. Кроме того, необходимо измерить ранее отмеченные дефекты и определить, не увеличились ли они.

§ 73. Мост считается выдержавшим испытание, если не будет обнаружено:

в балочных мостах — вновь появившихся трещин в прогонах, поперечинах и других несущих элементах; скальвания древесины и сильных обмятий во врубках и сопряжениях; расшатанных сопряжений; перекосов опор и выпучивания стоек или свай;

в мостах с фермами — выпучивания сжатых элементов (верхних поясов, раскосов, стоек, опорных рам); разрывов растянутых элементов (нижних поясов, стыковых накладок, тяжей); расстройства стыков, узлов и других соединений; сколов древесины и сильных обмятий; перекосов опор и выпучивания свай; превышения полученных при испытании упругих прогибов над допускаемыми.

§ 74. Старые мосты с большими дефектами, грузоподъемность которых определить расчетом затруднительно, можно испытывать пробной нагрузкой. Пробную нагрузку назначают равной ориентировочной грузоподъемности моста, определенной приближенным расчетом.

Испытания начинают с пропуска по мосту с малой скоростью и остановками над серединами пролетов и опорами нагрузки, равной половине веса пробной. Постепенно вес пропускаемой нагрузки увеличивают, добавляя 1/10 веса пробной нагрузки. При каждом увеличении нагрузки и пропуске ее по мосту внимательно следят за работой элементов конструкции, прогибами и другими деформациями.

При нормальной работе элементов конструкции и отсутствии недопустимых деформаций вес пропускаемой нагрузки доводят до полного веса пробной нагрузки. Пробную нагрузку полного веса

пропускают по мосту 4 раза: первые 2 раза — с малой скоростью и остановками, вторые 2 раза — со скоростью, допускаемой при эксплуатации моста.

## 2. ПРОПУСК ЕДИНИЧНЫХ ТЯЖЕЛЫХ НАГРУЗОК

§ 75. При эксплуатации мостов часто возникает необходимость пропуска по ним единичных тяжелых нагрузок: автопоездов с неделимыми грузами (экскаваторами, трансформаторами), тяжелых гусеничных тракторов и т. п. Деревянные мосты имеют небольшой собственный вес пролетных строений, поэтому увеличение временной нагрузки оказывает большое влияние на усилия в элементах. Для пропуска тяжелых нагрузок деревянные мосты часто требуется усиливать или создавать для этого специальные условия.

§ 76. По мостам, находящимся в удовлетворительном состоянии, фактическая грузоподъемность которых соответствует проектной расчетной нагрузке, можно безопасно пропускать единичные тяжелые нагрузки, указанные в табл. 7.

§ 77. Все автомобили, у которых давление на ось больше, чем указано в табл. 7, прицепы большой грузоподъемности и прочие тяжелые колесные и гусеничные нагрузки, вызывающие опасения, могут пропускаться по мосту только после предварительной проверки расчетом согласно данным Указаниям и по письменному разрешению главного инженера управления дороги. В разрешении необходимо указывать условия движения нагрузки по мосту.

После каждого пропуска единичной тяжелой нагрузки необходимо тщательно осмотреть все узлы и соединения элементов, обращая особое внимание на более слабые элементы конструкции.

§ 78. Безопасность пропуска единичных тяжелых нагрузок без усиления моста во многих случаях можно достигнуть путем создания специальных условий движения по мосту. К таким условиям относятся:

- 1) более выгодное расположение нагрузки поперек моста.

Если наиболее слабыми элементами являются главные фермы или прогоны, колеса нагрузки следует размещать между ними так, чтобы нагрузка распределялась на возможно большое количество ферм, а коэффициент поперечной установки был минимальным. Перед пропуском нагрузки линии движения колес на проезжей части следует разметить или сделать нашивку специальных колей.

Если слабыми элементами являются поперечные балки, что часто бывает при езде понизу, то нагрузку следует пропускать возможно ближе к ферме.

Целесообразное размещение нагрузки поперек моста должно определяться на основании расчета;

2) уменьшение динамического эффекта при пропуске нагрузки, которое достигается путем ремонта верхнего настила и создания более ровной проезжей части, ликвидации толчков при сопряжении моста с насыпями и уменьшения скорости движения до 5 км/ч;

Таблица 7

Тяжелые единичные нагрузки, которые безопасно можно пропускать по мостам

По проекту мост рассчитан на нагрузки	Отдельные колесные машины или тягачи с трейлерами			Отдельные гусеничные машины	
	Общий вес, тс	Наименьшее давление на ось, тс	Наименьшее расстояние между осями при наибольшем давлении, м	Общий вес, тс	Наименьшее давление, тс/пог. м
Н-8 и НГ-30	30	7,6	1,0	30	3,75
Н-8 и НГ-60	60	7,6	0,6	60	6,00
Н-10 и НГ-30	30	9,5	1,3	30	3,75
Н-10 и ГН-60	60	9,5	1,0	60	6,00
Н-13 и НГ-60	60	12,3	1,2	60	6,00

3) запрещение при пропуске единичных тяжелых нагрузок всех видов движения по мосту, в том числе и пешеходного;

4) проведение эксплуатационных мероприятий по улучшению состояния моста и надежности работы его элементов под нагрузкой (подтяжка всех поковок, замена поломанных элементов, ликвидация неплотностей в соединениях, подклника слабоработающих элементов).

§ 79. Если в результате обследования моста окажется, что его грузоподъемность не обеспечивает пропуск заданных нагрузок и это нельзя осуществить путем создания специальных условий движения, то необходимо решить вопрос о временном усилении моста или переводе движения на объезд.

### 3. КРАТКИЕ РЕКОМЕНДАЦИИ ПО ВРЕМЕННУМУ УСИЛЕНИЮ МОСТОВ

§ 80. Усиление настила производят укладкой сверху колей из досок или жердей. Колеи устраивают шириной 1,0 м, расстояние между ними в свету принимают 1,0 м. Стык досок или жердей делают вразбежку.

Однако если настил сильно изношен или имеет большое загнивание, вместо усиления его целесообразнее заменить новым.

§ 81. Усиление поперечин производят путем укладки поверх существующего настила продольных колей из досок, брусьев или бревен, как указано в § 80. Продольные колеи повышают жесткость настила и увеличивают грузоподъемность поперечин.

§ 82. Усиление прогонов балочных мостов производится следующими способами: укладкой поверх настила колей из брусьев или бревен; подведением дополнительных промежуточных опор; превращением двухъярусных прогонов в составные путем соединения бревен досками на гвоздях.

Укладка поверх существующего настила колей из брусьев или бревен позволяет одновременно произвести усиление прогонов, по-

перечин и настила. Для включения в работу всех бревен колеи на них укладывают поперечный и продольный настилы или бревна сплачивают горизонтальными болтами и штырями.

В поперечном сечении каждой колеи укладывают четыре-пять бревен или брусьев. Бревна колеи окантовывают на два кanta шириной, равной одной трети диаметра. Длину бревен принимают равной длине пролета. Стыки колей располагают над осями опор.

В колее из бревен с настилом поперечный настил устраивают из досок толщиной 6 см, на который укладывают продольный настил из досок толщиной 4 см. Доски настила крепят к бревнам гвоздями.

При усилении балочных мостов подведением дополнительных опор в середине каждого пролета устанавливают раму. Между насадкой дополнительной опоры и прогонами оставляют зазор 10—12 см, в который забивают парные клинья под каждый прогон. После пропуска нескольких нагрузок клинья подбивают и закрепляют гвоздями.

§ 83. В опорах обычно усиливают насадки и иногда сваи опор. При недостаточной поперечной жесткости опоры ставят дополнительные схватки или укосины. Насадки усиливают: постановкой парных брусьев, которые по бокам врубаются в сваи, и подклинкой насадки в серединах пролетов между сваями; постановкой между существующими сваями дополнительных стоек и подклинкой над ними насадки.

Диаметр дополнительных стоек принимают равным диаметру свай, с которыми их скрепляют горизонтальными и диагональными схватками.

При недостаточной грузоподъемности или плохом состоянии свай их усиление производят путем постановки дополнительных рам с каждой стороны существующей опоры. Между насадками дополнительных рам и прогонами (подбалками) забивают парные клинья, которые крепят гвоздями. Рамы расширяют горизонтальными и диагональными схватками.

При перекосах опор, возникающих от неравномерной осадки, производят их усиление постановкой дополнительной сваи или стойки с просевшей стороны и подклиниванием насадки.

§ 84. Усиление дощато-гвоздевых ферм производят: подведением дополнительных опор; подведением металлических шпренгелей; постановкой дополнительных накладок встыках.

Подведение дополнительных опор применяют в случае недостаточной грузоподъемности поясов ферм или стыков поясов. При этом над временными опорами на дощатые фермы ставят дополнительные парные ребра жесткости.

При невозможности постановки дополнительных опор дощато-гвоздевые фермы усиливают шпренгелями, которые делают из круглой стали или пучков высокопрочной проволоки.

§ 85. Усиление ферм Гау—Журавского производят: увеличением площади сечения поясов; постановкой дополнительных накла-

док в стыках; постановкой дополнительных тяжей; увеличением площади скальвания и смятия врубок узловых подушек; подведением дополнительных опор; подведением металлических шпенгелей.

Нижние пояса ферм могут быть усилены стальными тяжами, которые закрепляются в соседних, менее напряженных панелях. Тяжами могут быть усилены стыки нижнего пояса, стыки верхнего и нижнего поясов усиливают также дополнительными накладками.

Грузоподъемность узловых подушек повышают путем прикрепления к поясу коротышей, которые расклинивают с подушками.

Усиление на продольный изгиб раскосов в плоскости ферм производят увеличением их площади нашивкой досок, а их плоскости ферм — постановкой между ветвями раскосов колодок.

Дополнительные опоры располагают в середине пролета под узлами ферм. При этом усиливают тяжи и сжатые раскосы, примыкающие к дополнительной опоре. В пролетных строениях с ездой поверху над временной опорой устанавливают дополнительную стойку. Над опорой усиления фермы поддомкрачивают и подклинивают.

§ 86. Все усилияемые конструкции и элементы усиления должны быть рассчитаны на прочность и устойчивость.

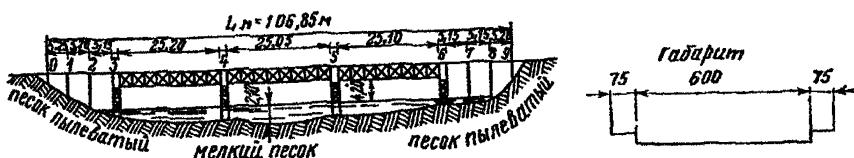
## ПРИЛОЖЕНИЯ

### ПРИЛОЖЕНИЕ 1 Форма 1

#### КАРТА ОБСЛЕДОВАНИЯ МОСТА

через р. . . . . на . . . . . км дороги Тамбов—Грязи

#### Раздел I. Общие сведения



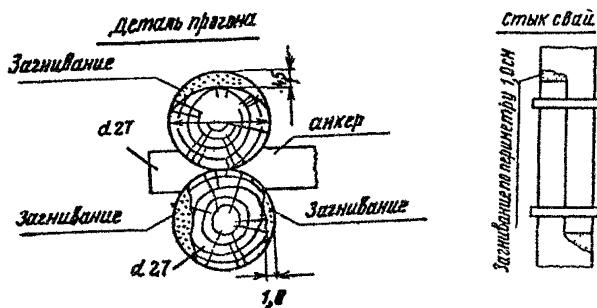
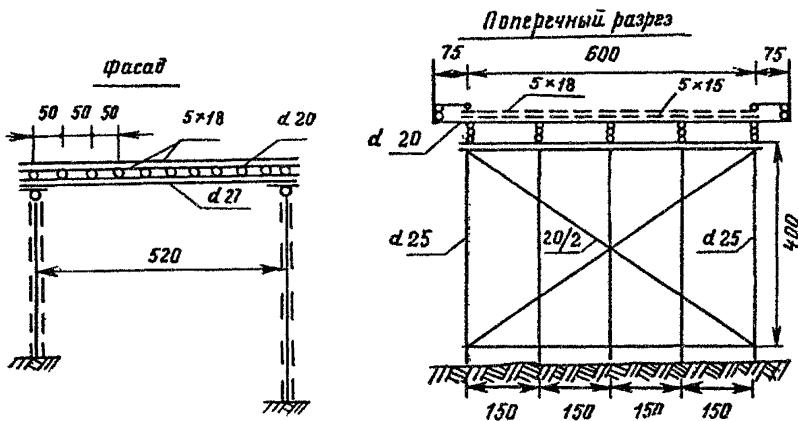
Пояснения к схеме моста

Проезжая часть	Пролеты	0—1, 1—2, 2—3	3—4, 4—5, 5—6	6—7, 7—8, 8—9
	Тип	Двойной продольный настил из досок на поперечинах	Верхний продольный из досок, нижний поперечный из пластин на сближенных прогонах	Двойной продольный настил из досок
Пролетные строения	Пролеты	0—1, 1—2, 2—3	3—4, 4—5, 5—6	6—7, 7—8, 8—9
	Тип несущей части	Двухъярусные сосредоточенные прогоны	Фермы Гау — Журавского	Двухъярусные сосредоточенные прогоны
	Материал	Сосна	Сосна; узловые подушки дубовые	Сосна
Опоры	№ опор	1, 2	3, 4, 5, 6	7, 8
	Тип	Однорядные свайные	Пространственные свайные	Однорядные свайные
	Материал	Сосна	Сосна	Сосна
Пролеты и опоры с наихудшим состоянием		Пролеты 1—2, 3—4, опора № 4		
Возможность устройства объезда		Объезд в летнее время возможен на расстоянии 150 м выше моста, но надо делать временный мост $l=80$ м		

**Ф о р м а 2**

**Раздел II. Сведения о пролетных строениях и опорах  
(пример заполнения карты для балочных мостов)**

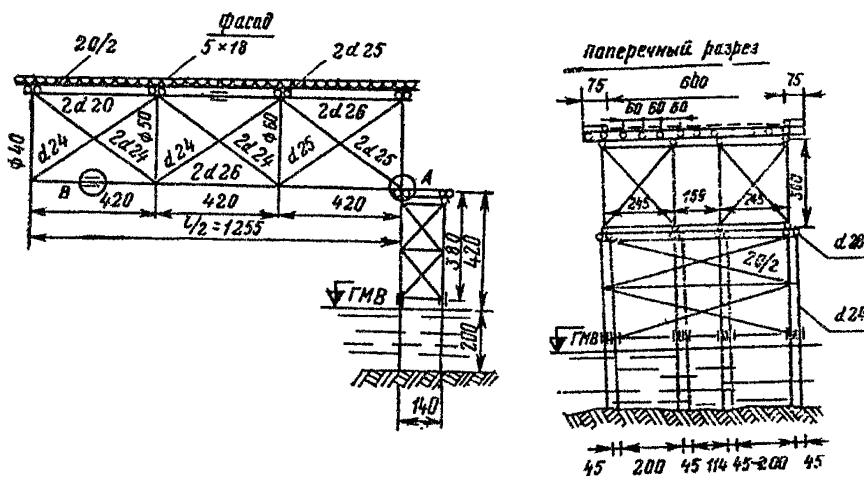
Пролет 1—2; опора № 2 (М 1 : 100)



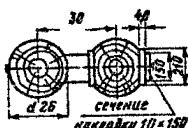
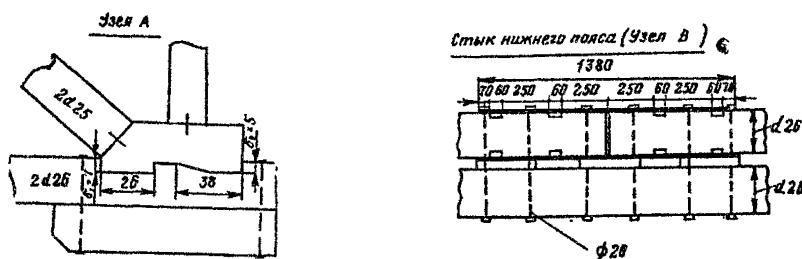
**Форма 3**

## Раздел II. Сведения о пролетных строениях и опорах (пример заполнения карты для мостов с фермами)

Пролет 3—4; опора № 4 (М 1 : 150)



308 (3)

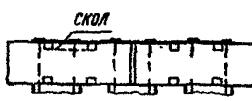


**Раздел III. Сведения о техническом состоянии элементов моста  
и их грузоподъемности**  
(пример заполнения карты для мостов с фермами)

Пролет 3—4; опора № 4

Элементы моста	№ пролета или опоры с наихудшим сос- тоянием	Состояние элементов (загнива- ние, повреждения, расстройства)	Грузоподъем- ность, тс или тс/м
1	2	3	4
Верхний настил	3—4	Изношен на 50%	—
Нижний настил	3—4	Вверху имеет загнивание на 1 см	—
Поперечины	3—4	Вверху имеют загнивание на 1 см	$P_k$ 7,1 тс
Прогоны	3—4	Верхний ярус — загнива- ние вверху 4,5 см и по бо- кам. Нижний ярус — за- гнивание по бокам 1 см	$P_g$ 3,5 тс/м
Узловые поперечные балки	3—4	Имеют вверху загнивание на 1 см	$P_g$ 2,7 тс/м

Продолжение формы 4

1	2	3	4
Главные фермы	3—4	Гнили нет. Пояса и раскосы имеют продольные трещины усушки	$P_b$ 2,1 тс/м
Стыки нижнего пояса	3—4	Имеется скол древесины у одной шпонки	$P_b$ 1,8 тс/м
			
Узлы ферм	3—4	Некоторые подкосы отстали от подушек. Зазоры до 1 см	$P_b$ 2,3 тс/м
Насадки опоры	3—4	Дефектов не имеют	$P_b$ 3,2 тс/м
Сваи опоры	№ 4	Имеют загнивание по всему периметру на глубину 1 см у ГМВ	$P_b$ 4,4 тс/м
			

Карту составил: (должность)

Проверил: (должность)

Дата:

Примечания. 1. Карту делают на четырех неразрезных страницах плотной бумаги.  
 2. К карте прилагают расчеты определения грузоподъемности элементов моста.

ПРИЛОЖЕНИЕ 2

Площади  $F$ , статические моменты  $S$ , моменты инерции  $I$  и моменты сопротивления  $W$  для различных профилей бревен

Диаметр бревен, см	Обозначения							
1	2	3	4	5	6	7	8	9
13	$F$	133	129	132	125	131	664	66
	$S$	182	160	175	138	169	91	48
	$I$	1 402	1 261	1 359	1 128	1 317	701	196
	$W$	216	199	211	200	215	108	52
14	$F$	154	149	153	145	151	77	77
	$S$	228	200	220	173	212	114	60
	$I$	1 886	1 696	1 828	1 517	1 771	943	264
	$W$	269	249	263	250	268	135	65
15	$F$	177	172	175	166	174	83	83
	$S$	280	246	270	212	260	140	74
	$I$	2 485	2 235	2 409	1 999	2 334	1 242	347
	$W$	331	306	324	308	330	166	80

*Продолжение приложения 2*

1	2	3	4	5	6	7	8	9
16	<i>F</i>	201	195	199	189	198	101	101
	<i>S</i>	340	300	328	258	315	170	90
	<i>I</i>	3 217	2 893	3 118	2 588	3 022	1 608	450
	<i>W</i>	402	372	393	374	401	201	98
17	<i>F</i>	227	220	225	214	223	113	113
	<i>S</i>	399	358	393	310	378	199	108
	<i>I</i>	4 100	3 687	3 974	3 298	3 851	2 050	573
	<i>W</i>	482	446	471	448	480	241	117
18	<i>F</i>	254	247	252	240	250	127	127
	<i>S</i>	486	455	477	425	468	243	129
	<i>I</i>	5 153	4 635	4 995	4 145	4 840	2 576	720
	<i>W</i>	573	530	559	532	570	286	139
19	<i>F</i>	283	275	281	267	279	142	142
	<i>S</i>	572	536	561	500	550	286	152
	<i>I</i>	6 397	5 752	6 200	5 146	6 009	3 198	894
	<i>W</i>	673	623	658	626	671	337	164
20	<i>F</i>	314	305	312	296	309	157	157
	<i>S</i>	667	625	654	583	642	334	178
	<i>I</i>	7 854	7 062	7 613	6 318	7 378	3 927	1 098
	<i>W</i>	785	726	767	730	783	393	191

	<i>F</i>	346	336	343	326	341	173	173
21	<i>S</i>	772	723	757	675	743	386	206
	<i>I</i>	9 548	8 584	9 253	7 680	8 967	4 773	1 334
	<i>W</i>	909	841	888	845	906	455	221
	<i>F</i>	380	369	377	358	374	190	190
22	<i>S</i>	887	832	871	776	854	444	236
	<i>I</i>	11 499	10 343	11 116	9 251	10 801	5 749	1 067
	<i>W</i>	1 045	967	1 021	971	1 042	524	254
	<i>F</i>	415	403	412	391	409	208	208
23	<i>S</i>	1 014	950	995	887	976	507	270
	<i>I</i>	13 737	12 350	13 310	11 050	12 900	6 868	1 920
	<i>W</i>	1 194	1 105	1 167	1 110	1 190	597	290
	<i>F</i>	452	439	449	426	445	226	226
24	<i>S</i>	1 152	1 080	1 131	1 008	1 109	576	307
	<i>I</i>	16 286	14 640	15 780	13 102	15 300	8 142	2 276
	<i>W</i>	1 357	1 255	1 326	1 261	1 352	679	330
	<i>F</i>	491	478	487	462	483	245	245
25	<i>S</i>	1 302	1 220	1 278	1 139	1 253	651	347
	<i>I</i>	19 175	17 246	18 586	15 430	18 012	9 587	2 680
	<i>W</i>	1 534	1 418	1 499	1 425	1 528	767	373

*Продолжение приложения 2*

85

1	2	3	4	5	6	7	8	9
26	<i>F</i>	531	516	527	500	522	265	265
	<i>S</i>	1 465	1 368	1 433	1 277	1 405	390	733
	<i>I</i>	22 432	20 175	21 743	18 046	21 070	11 216	3 135
	<i>W</i>	1 726	1 595	1 686	1 603	1 719	863	415
27	<i>F</i>	572	556	568	539	563	286	286
	<i>S</i>	1 640	1 537	1 610	1 435	1 579	820	437
	<i>I</i>	26 087	23 463	25 286	20 987	24 505	13 043	3 646
	<i>W</i>	1 932	1 786	1 888	1 795	1 925	966	469
28	<i>F</i>	616	598	611	580	606	308	308
	<i>S</i>	1 829	1 714	1 796	1 610	1 761	915	488
	<i>I</i>	30 172	27 137	29 245	24 273	28 342	15 086	4 216
	<i>W</i>	2 155	1 993	2 106	2 002	2 147	1 078	523
29	<i>F</i>	661	641	655	622	650	330	330
	<i>S</i>	2 032	1 905	1 995	1 778	1 956	1 016	542
	<i>I</i>	34 719	32 220	33 652	27 930	32 613	17 359	4 852
	<i>W</i>	2 394	2 214	2 340	2 224	2 386	1 197	583
30	<i>F</i>	707	688	701	666	695	353	353
	<i>S</i>	2 250	2 109	2 208	1 868	2 165	1 125	600
	<i>I</i>	39 761	35 750	38 540	31 987	37 349	19 880	5 557
	<i>W</i>	2 651	2 451	2 590	2 462	2 641	1 326	644

	<i>F</i>	755	733	749	711	742	377	377
31	<i>S</i>	2 482	2 327	2 437	2 172	2 389	1 241	662
	<i>I</i>	45 333	40 760	43 941	36 470	42 584	22 666	6 335
	<i>W</i>	2 925	2 704	2 858	2 717	2 914	1 463	710
32	<i>F</i>	804	781	798	758	791	402	402
	<i>S</i>	2 731	2 559	2 680	2 389	2 628	1 365	728
	<i>I</i>	51 472	46 280	49 891	41 408	48 350	25 736	7 193
	<i>W</i>	3 217	2 974	3 143	2 988	3 205	1 619	781
33	<i>F</i>	855	831	848	806	841	428	428
	<i>S</i>	2 995	2 807	2 940	2 620	2 882	1 468	798
	<i>I</i>	58 214	52 358	56 426	46 832	54 683	29 107	8 135
	<i>W</i>	3 528	3 262	3 447	3 278	3 515	1 764	857
34	<i>F</i>	908	882	901	855	893	454	454
	<i>S</i>	3 275	3 070	3 215	2 865	3 152	1 637	873
	<i>I</i>	65 597	58 990	63 583	52 772	61 618	32 798	9 167
	<i>W</i>	3 850	3 568	3 771	3 585	3 844	19 130	937
35	<i>F</i>	962	934	954	902	946	481	481
	<i>S</i>	3 573	3 348	3 507	3 126	3 439	1 786	952
	<i>I</i>	73 662	66 253	71 400	59 200	69 194	36 831	10 294
	<i>W</i>	4 209	3 892	4 113	3 910	4 194	2 105	1 022

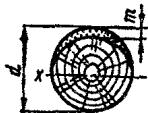
## Продолжение приложения 2

1	2	3	4	5	6	7	8	9
36	<i>F</i>	1 018	988	1 010	959	1 001	509	509
	<i>S</i>	3 888	3 644	3 816	3 401	3 742	1 944	1 036
	<i>I</i>	82 448	74 155	79 916	66 328	77 447	41 224	11 522
	<i>W</i>	4 580	4 235	4 476	4 255	4 563	2 290	1 112
37	<i>F</i>	1 075	1 044	1 066	1 013	1 058	538	538
	<i>S</i>	4 221	3 956	4 143	3 693	4 062	2 110	1 125
	<i>I</i>	91 988	82 744	89 173	74 011	86 410	45 994	12 857
	<i>W</i>	4 973	4 598	4 859	4 620	4 954	2 487	1 208
38	<i>F</i>	1 134	1 101	1 125	1 069	1 116	567	567
	<i>S</i>	4 572	4 285	4 188	4 000	4 401	2 286	1 219
	<i>I</i>	102 350	92 059	99 211	82 342	86 145	51 177	14 304
	<i>W</i>	5 387	4 981	5 264	5 004	5 367	2 694	1 308
39	<i>F</i>	1 195	1 160	1 185	1 126	1 175	597	597
	<i>S</i>	4 943	4 633	4 852	4 324	4 757	2 471	1 317
	<i>I</i>	113 561	102 140	110 070	91 360	106 670	56 780	15 870
	<i>W</i>	5 824	5 384	5 691	5 410	5 802	2 912	1 414

Примечание. *F* — площадь сечения, см<sup>2</sup>; *S* — статический момент, см<sup>3</sup>;  
*I* — момент инерции, см<sup>4</sup>; *W* — момент сопротивления, см<sup>3</sup>.

ПРИЛОЖЕНИЕ 3

Моменты инерции  $I$  и моменты сопротивления  $W$  бревен при одностороннем серповидном загибании сверху



Диаметр, см	Обозначение	Глубины загибания $h$ , см																
		1,0	2,0	3,0	4,0	5,0	6,0	7,0	8,0	9,0	10,0	11,0	12,0	13,0	14,0	15,0	16,0	17,0
1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15	16	17	18	19
14	$\frac{I}{W}$	1 466 225,5	1 116 185,9	828,7 149,9	579,8 119,6	416,3 92,5	277,5 69,4	175,1 50										
15	$\frac{I}{W}$	1 965 280,8	1 527 234,8	1 161 193,9	862,2 156,8	621,7 124,3	432,7 96,2	288,3 72										
16	$\frac{I}{W}$	2 583 345	2 042 292	1 585 244	1 206 201	894 163	645 129	448 100	299 75									
17	$\frac{I}{W}$	3 336 420	2 078 357	2 116 302	1 642 253	1 248 208	926 168	667 133	464 103									
18	$\frac{I}{W}$	4 243 499	3 451 431	2 769 369	2 187 312	1 697 261	1 289 215	956 174	688 138	478 105								
19	$\frac{I}{W}$	5 323 592	4 382 516	3 563 445	2 857 381	2 256 322	1 750 269	1 329 222	985 179	709 142								
20	$\frac{I}{W}$	6 596 694	5 488 610	4 516 531	3 671 459	2 943 392	2 323 332	1 801 277	1 367 227	1 013 184	729 146							

1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15	16	17	18	19
21	I W	8 088 809	6 792 715	5 648 628	4 646 547	3 776 472	3 026 404	2 388 341	1 852 285	1 405 234	1 041 189							
22	I W	9 818 935	8 315 832	6 981 735	5 804 645	4 773 562	3 878 485	3 107 414	2 452 350	1 900 292	1 442 240	1 068 194						
23	I W	11 811 1 074	10 081 960	8 536 854	7 165 754	5 955 662	4 896 576	3 977 497	3 186 425	2 513 359	1 947 300	1 477 246						
24	I W	14 093 1 225	12 115 1 101	10 399 985	8 752 875	7 344 773	6 103 678	5 017 590	4 074 509	3 263 435	2 573 368	1 993 307	1 512 252					
25	I W	16 691 1 391	14 441 1 256	12 411 1 128	10 588 1 008	8 962 896	7 519 791	6 247 694	5 134 604	4 169 521	3 339 445	2 632 376	2 038 314					
26	I W	19 633 1 571	17 087 1 424	14 780 1 285	12 700 1 155	10 833 1 032	9 168 917	7 690 810	6 388 710	5 249 618	4 261 533	3 412 455	2 690 384	2 083 320				
27	I W	22 950 1 765	20 081 1 606	17 473 1 456	15 111 1 314	12 982 1 180	11 072 1 054	9 368 937	7 857 827	6 526 725	5 362 631	4 352 544	3 484 464	2 746 392				
28	I W	26 665 1 975	23 452 1 804	20 518 1 642	17 851 1 488	15 436 1 342	13 259 1 201	11 307 1 077	9 565 957	8 021 843	6 661 740	5 472 644	4 441 555	3 555 474	2 802 400			
29	I W	30 816 2 201	27 230 2 017	23 945 1 842	20 917 1 676	18 221 1 518	15 753 1 370	13 530 1 230	11 536 1 099	9 757 976	8 181 861	6 799 755	5 580 656	4 528 566	3 624 483			
30	I W	35 435 2 444	31 448 2 246	27 784 2 058	24 428 1 879	21 367 1 709	18 584 1 549	16 065 1 397	13 795 1 254	11 761 1 120	9 946 995	8 339 878	6 923 769	5 685 669	4 613 577	3 692 492		

31	$I$ $W$	40 554 2 704	36 137 2 492	32 066 2 290	28 327 2 098	24 902 1 916	21 779 1 742	18 939 1 578	16 370 1 423	14 056 1 278	11 981 1 141	11 315 1 013	8 494 894	7 055 783	5 789 681	4 696 587		
32	$I$ $W$	46 209 2 981	41 332 2 755	36 826 2 540	32 673 2 334	28 859 2 138	25 367 1 951	22 182 1 775	19 289 1 607	16 670 1 450	14 311 1 292	12 198 1 162	10 314 1 031	8 645 910	7 175 797	5 892 693	4 779 597	
33	$I$ $W$	52 435 3 277	47 068 3 037	42 095 2 806	37 501 2 586	33 268 2 376	29 382 2 176	25 824 1 986	22 579 1 806	19 631 1 636	16 964 1 475	14 563 1 324	12 411 1 182	10 492 1 049	8 793 926	7 298 811	5 992 705	
34	$I$ $W$	59 271 3 595	53 381 3 336	47 912 3 091	42 843 2 856	38 165 2 682	33 854 2 418	29 895 2 214	26 272 2 021	22 969 1 838	19 968 1 664	17 253 1 500	14 809 1 346	12 619 1 202	10 669 1 067	8 940 941	7 419 824	6 091 717
35	$I^*$ $W$	66 753 3 927	60 309 3 655	54 311 3 394	48 740 3 145	43 582 2 954	38 817 2 677	34 429 2 459	30 400 2 252	26 713 2 055	23 351 1 868	20 299 1 692	17 538 1 525	15 052 1 368	12 825 1 221	10 841 1 084	9 085 956	7 539 838
36	$I$ $W$	74 923 4 281	67 890 3 994	61 330 3 717	55 223 3 451	49 555 3 197	44 306 2 954	39 458 2 721	34 994 2 499	30 896 2 289	27 147 2 088	23 728 1 898	20 625 1 719	17 810 1 549	15 292 1 390	13 029 1 241	11 013 1 101	9 228 941

Примечание. Момент инерции и момент сопротивления вычисляют по формулам:

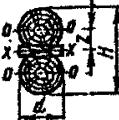
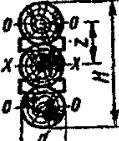
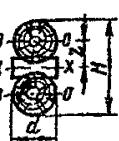
$$I = \frac{1}{8} d^2 \left( \frac{d^2}{4} + m^2 \right) \arccos \frac{m}{d} - \frac{1}{48} m (6,5 d^2 + m^2) \sqrt{d^2 - m^2}, \quad \text{где } d \text{ — диаметр бревна, см; } W = \frac{2I}{d - m}.$$

## ПРИЛОЖЕНИЕ 4

**Моменты инерции, моменты сопротивления и статические моменты составных сечений из бревен и брусьев**

**Условные обозначения:**

- $F$  — площадь поперечного сечения одного бревна;  
 $d$  — диаметр бревна;  
 $z$  — расстояние от нейтральной оси  $x-x$  до оси бревна или бруса  $O-O$ ;  
 $h$  — высота одного бруса;  
 $b$  — ширина бруса;  
 $H$  — полная высота составного сечения;  
 $H_0$  — плечо внутренней пары.

Тип составного сечения	Момент инерции составного сечения относительно оси $x-x$ $I_x$	Момент сопротивления составного сечения относительно оси $x-x$ $W_x$	Статический момент половины составного сечения относительно оси $x-x$ $S_x$	Плечо внутренней пары $H_0 = \frac{I_x}{S_x}$
1	2	3	4	5
	$2F\left(\frac{d^2}{16} + z^2\right)$	$\frac{2I_x}{H}$	$Fz$	$\frac{d^2 + 16z^2}{8z}$
	$F\left(\frac{3d^2}{16} + 2z^2\right)$	$\frac{2I_x}{H}$	$Fz$	$\frac{3d^2 + 32z^2}{16z}$
	$2F\left(\frac{d^2}{16} + z^2\right)$	$\frac{2I_x}{H}$	$Fz$	$\frac{d^2 + 16z^2}{8z}$
	$F\left(\frac{3d^2}{16} + 2z^2\right)$	$\frac{2I_x}{H}$	$Fz$	$\frac{3d^2 + 32z^2}{16z}$

*Продолжение приложения 4*

1	2	3	4	5
	$\frac{bH^3}{12}$	$\frac{bH^2}{6}$	$\frac{bh^2}{2}$	$\frac{2}{3}H$
	$\frac{bH^3}{12}$	$\frac{bH^2}{6}$	$bh^2$	$\frac{3}{4}H$
	$2bh \left( \frac{h^2}{12} + z^2 \right)$	$\frac{2I_x}{H}$	$bhz$	$\frac{h^2 + 12z^2}{6z}$
	$2bh \left( \frac{h^2}{8} + z^2 \right)$	$\frac{2I_x}{H}$	$bhz$	$\frac{h^2 + 8z^2}{4z}$

## ПРИЛОЖЕНИЕ 5

49

Эквивалентные нагрузки в тс/пог. м для треугольных линий влияния с вершиной в середине пролета от автомобилей и колесных тракторов, эксплуатируемых на дорогах РСФСР

Модель автомобиля	Пролет, м																
	2,0	2,5	3,0	3,5	4,0	4,5	5,0	5,5	6,0	6,5	7,0	7,5	8,0	8,5	9,0	9,5	10,0
1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15	16	17	18
ГАЗ-51А	3,75	3,00	2,50	2,14	1,88	1,67	1,50	1,37	1,25	1,15	1,10	1,06	1,01	0,97	0,92	0,89	0,86
ГАЗ-63А	3,32	2,66	2,21	1,90	1,66	1,48	1,33	1,21	1,11	1,02	0,98	0,96	0,93	0,90	0,87	0,84	0,82
ГАЗ-93А	3,81	3,05	2,54	2,14	1,90	1,70	1,52	1,38	1,27	1,17	1,12	1,06	1,02	0,98	0,94	0,90	0,87
ГАЗ-53Ф	4,50	3,60	3,00	2,58	2,25	2,00	1,80	1,64	1,50	1,38	1,29	1,21	1,15	1,11	1,06	1,02	0,97
ПАЗ-652Б	4,90	3,93	3,27	2,81	2,46	2,18	1,96	1,74	1,64	1,51	1,40	1,34	1,29	1,27	1,21	1,17	1,13
ЗИЛ-ММЗ-585	5,82	4,67	3,89	3,34	2,92	2,59	2,33	2,12	1,94	1,79	1,67	1,55	1,46	1,40	1,35	1,30	1,25
ЗИЛ-164А	6,16	4,93	4,11	3,53	3,08	2,76	2,47	2,24	2,06	1,90	1,76	1,65	1,54	1,48	1,42	1,37	1,32
ЗИЛ-ММЗ-555	6,55	5,24	4,36	3,74	3,28	2,91	2,62	2,38	2,19	2,02	1,92	1,83	1,76	1,69	1,62	1,55	1,49
ЗИЛ-130	6,95	5,56	4,56	3,98	3,48	3,10	2,78	2,53	2,32	2,14	1,98	1,86	1,77	1,70	1,63	1,57	1,51
ЗИЛ-157	3,94	3,48	3,29	3,08	2,84	2,63	2,44	2,29	2,13	2,00	1,89	1,79	1,74	1,68	1,63	1,58	1,53
ЗИЛ-131	3,59	2,87	2,78	2,64	2,47	2,31	2,15	2,02	1,90	1,78	1,73	1,69	1,65	1,63	1,56	1,51	1,47
ЗИЛ-158В	7,15	5,73	4,78	4,09	3,58	3,18	2,86	2,61	2,38	2,20	2,05	1,91	1,79	1,68	1,59	1,51	1,45
ЗИЛ-127	8,13	6,51	5,42	4,65	4,06	3,62	3,25	2,96	2,72	2,50	2,38	2,17	2,03	1,91	1,81	1,71	1,63
ЗИЛ-ММЗ-164 АН с ММЗ-584Б	5,67	4,54	3,79	3,24	2,84	2,52	2,27	2,06	1,90	1,75	1,62	1,52	1,42	1,37	1,36	1,35	1,33
ЗИЛ-130В1 с ОДАЗ-794	6,00	4,80	4,00	3,48	3,00	2,67	2,40	2,18	2,00	1,85	1,74	1,68	1,60	1,53	1,47	1,41	1,36
Урал-365М	5,22	4,18	3,48	2,99	2,61	2,32	2,09	1,90	1,74	1,61	1,49	1,39	1,33	1,27	1,22	1,17	1,13
Урал-377 (порожний)	3,41	2,73	2,27	1,95	1,71	1,52	1,36	1,24	1,14	1,05	0,98	0,93	0,91	0,88	0,83	0,82	0,81
Урал-377	5,50	4,40	3,91	3,77	3,57	3,37	3,17	2,99	2,81	2,71	2,51	2,46	2,40	2,33	2,25	2,19	2,15
КАЗ-600АВ	5,68	4,55	3,79	3,25	2,84	2,53	2,27	2,07	1,89	1,75	1,63	1,52	1,42	1,37	1,33	1,28	1,24
КАЗ-608 с КАЗ-717	5,92	4,75	4,46	3,97	3,70	3,47	3,25	3,05	2,87	2,70	2,55	2,42	2,37	2,33	2,29	2,24	2,19
ЛАЗ-697Е	6,99	5,60	4,52	3,94	3,44	3,06	2,75	2,50	2,30	2,12	1,97	1,84	1,72	1,62	1,58	1,53	1,48
ЛАЗ-699А	7,99	6,39	5,31	4,56	3,99	3,55	3,19	2,90	2,67	2,46	2,28	2,13	2,00	1,88	1,77	1,68	1,60
МАЗ-502	7,45	5,96	4,96	4,26	3,72	3,31	2,98	2,71	2,49	2,29	2,13	1,99	1,86	1,75	1,65	1,61	1,57
МАЗ-205	9,27	7,41	6,17	5,30	4,63	4,12	3,70	3,37	3,09	2,85	2,65	2,48	2,36	2,27	2,18	2,10	2,02
МАЗ-200 (порожний)	3,32	2,66	2,21	1,90	1,66	1,48	1,33	1,21	1,11	1,02	0,95	0,89	0,83	0,78	0,74	0,73	0,72

МАЗ-200	10,06	8,05	6,71	5,75	5,03	4,48	4,03	3,66	3,36	3,10	2,88	2,69	2,52	2,37	2,24	2,15	2,08
МАЗ-503	9,36	7,50	6,24	5,35	4,68	4,16	3,74	3,41	3,13	2,90	2,79	2,68	2,57	2,47	2,37	2,28	2,20
МАЗ-200В с ОдАЗ-795	10,20	8,17	6,80	5,84	5,10	4,54	4,08	3,71	3,40	3,14	2,92	2,72	2,55	2,40	2,27	2,18	2,12
МАЗ-500	10,00	8,00	6,66	5,72	5,00	4,45	4,00	3,64	3,34	3,08	2,86	2,67	2,54	2,45	2,36	2,27	2,20
МАЗ-525 (порожний)	13,18	10,53	8,79	7,54	6,59	5,86	5,27	4,80	4,40	4,06	3,77	3,52	3,29	3,10	2,925	2,77	2,72
МАЗ-525	32,80	26,24	21,86	18,76	16,40	14,60	13,12	11,92	10,94	10,10	9,37	8,75	8,20	7,70	7,28	6,89	6,70
МАЗ-530 (порожний)	12,45	9,95	8,30	7,12	6,23	5,16	5,87	5,76	5,54	5,31	5,09	4,87	4,76	4,74	4,70	4,64	4,58
МАЗ-530	30,45	24,35	20,28	17,40	15,20	15,04	14,61	14,09	13,52	12,92	12,41	11,90	11,54	11,36	11,00	10,74	10,51
КрАЗ-214Б	6,89	5,51	4,90	4,71	4,48	4,21	3,96	3,74	3,52	3,33	3,15	3,04	2,99	2,89	2,84	2,77	2,70
КрАЗ-222Е	8,74	6,99	6,20	6,00	5,68	5,34	5,03	4,74	4,47	4,23	4,00	3,79	3,60	3,44	3,28	3,14	3,00
КрАЗ-221Б с ОрАЗ-935	8,88	7,14	7,10	6,66	6,22	5,80	5,40	5,05	4,74	4,46	4,20	3,98	3,78	3,55	3,42	3,32	3,22
КрАЗ-219 (порожний)	4,30	3,44	2,86	2,46	2,27	2,15	2,02	1,90	1,79	1,69	1,60	1,52	1,44	1,36	1,31	1,25	1,20
КрАЗ-219	9,45	7,55	6,71	6,47	6,14	5,78	5,43	5,11	4,82	4,55	4,31	4,08	3,89	3,71	3,54	3,38	3,24
БелАЗ-540 (порожний)	10,86	8,68	7,24	6,21	5,43	4,83	4,34	3,95	3,62	3,34	3,10	3,06	3,00	2,95	2,84	2,82	2,76
БелАЗ-540	32,41	25,92	21,60	18,55	16,21	14,42	12,95	11,80	10,82	9,98	9,26	8,86	8,53	8,24	7,94	7,65	7,39
К-700 (трактор)	7,70	6,16	5,14	4,40	3,85	3,42	3,08	2,80	2,57	2,45	2,36	2,27	2,18	2,10	2,02	1,94	1,87

Продолжение приложения 5

Модель автомобиля	Пролет, м																	
	11	12	13	14	15	16	17	18	20	22	24	26	28	30	32	35	40	44
I	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15	16	17	18	19
ГАЗ-51А	0,80	0,75	0,70	0,66	0,62	0,59	0,56	0,53	0,48	0,44	0,41	0,38	0,36	0,33	0,31	0,28	0,25	0,23
ГАЗ-63А	0,77	0,72	0,68	0,65	0,61	0,58	0,55	0,53	0,48	0,45	0,41	0,39	0,36	0,34	0,32	0,29	0,26	0,24
ГАЗ-93А	0,81	0,75	0,71	0,66	0,63	0,59	0,56	0,54	0,49	0,45	0,41	0,38	0,36	0,34	0,32	0,28	0,26	0,24
ГАЗ-53Ф	0,91	0,85	0,80	0,75	0,71	0,67	0,64	0,61	0,55	0,51	0,47	0,43	0,41	0,38	0,36	0,32	0,29	0,27
ПАЗ-652Б	1,06	1,00	0,94	0,89	0,84	0,80	0,76	0,73	0,67	0,61	0,57	0,53	0,50	0,47	0,44	0,39	0,36	0,33
ЗИЛ-ММЗ-585М	1,17	1,08	1,02	0,97	0,91	0,87	0,82	0,79	0,72	0,66	0,61	0,57	0,53	0,50	0,47	0,42	0,38	0,35
ЗИЛ-164А	1,23	1,15	1,08	1,01	0,96	0,91	0,86	0,82	0,75	0,67	0,63	0,59	0,55	0,52	0,49	0,44	0,40	0,36
ЗИЛ-ММЗ-555	1,39	1,30	1,22	1,14	1,08	1,03	0,97	0,92	0,84	0,77	0,71	0,66	0,62	0,58	0,55	0,49	0,44	0,40
ЗИЛ-130	1,41	1,32	1,23	1,16	1,10	1,04	0,98	0,94	0,86	0,78	0,73	0,68	0,63	0,59	0,56	0,50	0,45	0,41
ЗИЛ-151	1,34	1,27	1,20	1,14	1,09	1,04	0,99	0,95	0,87	0,80	0,75	0,70	0,65	0,62	0,58	0,52	0,48	0,44
ЗИЛ-131	1,25	1,20	1,14	1,09	1,04	1,01	0,96	0,92	0,85	0,79	0,73	0,69	0,65	0,61	0,58	0,52	0,47	0,43

Модель автомобиля	Пролет, м																	
	11	12	13	14	15	16	17	18	20	22	24	26	28	30	32	36	40	44
	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15	16	17	18	19
ЗИЛ-158В	1,39	1,32	1,26	1,21	1,15	1,10	1,05	1,01	0,93	0,87	0,81	0,76	0,71	0,67	0,63	0,57	0,52	0,47
ЗИЛ-127	1,46	1,41	1,35	1,30	1,25	1,20	1,15	1,11	1,03	0,96	0,89	0,84	0,79	0,74	0,71	0,64	0,58	0,54
ЗИЛ-ММЗ-164АН с ММЗ-584Б	1,28	1,23	1,19	1,14	1,08	1,05	1,02	0,99	0,93	0,89	0,84	0,79	0,75	0,72	0,69	0,62	0,57	0,53
ЗИЛ-130В1 с ОДАЗ 794	1,35	1,33	1,30	1,27	1,24	1,20	1,16	1,13	1,06	0,99	0,93	0,87	0,83	0,79	0,75	0,68	0,62	0,58
Урал-355М	1,05	0,98	0,92	0,86	0,82	0,77	0,73	0,70	0,64	0,58	0,54	0,50	0,47	0,44	0,41	0,37	0,34	0,31
Урал-377 (порожний)	0,68	0,67	0,66	0,64	0,62	0,60	0,59	0,57	0,53	0,50	0,47	0,44	0,42	0,40	0,38	0,34	0,32	0,29
Урал-377	1,82	1,74	1,66	1,58	1,51	1,45	1,39	1,32	1,23	1,14	1,06	0,99	0,93	0,88	0,83	0,75	0,68	0,62
КАЗ-600АВ	1,16	1,09	1,02	0,97	0,92	0,87	0,83	0,79	0,72	0,66	0,62	0,57	0,54	0,50	0,47	0,42	0,38	0,35
КАЗ-508 с КАЗ-717	2,10	1,99	1,91	1,85	1,78	1,72	1,66	1,61	1,50	1,40	1,31	1,23	1,17	1,10	1,05	0,95	0,87	0,80
ЛАЗ-697Е	1,40	1,32	1,24	1,18	1,12	1,06	1,01	0,96	0,88	0,81	0,76	0,70	0,66	0,62	0,59	0,53	0,48	0,44
ЛАЗ-699А	1,45	1,39	1,33	1,27	1,22	1,17	1,12	1,08	1,00	0,93	0,86	0,81	0,76	0,72	0,68	0,61	0,56	0,51
МАЗ-502	1,50	1,43	1,36	1,29	1,23	1,18	1,12	1,08	0,99	0,92	0,85	0,80	0,75	0,71	0,67	0,60	0,55	0,50
МАЗ-205	1,88	1,78	1,65	1,56	1,47	1,39	1,32	1,26	1,15	1,05	0,97	0,91	0,85	0,80	0,75	0,67	0,61	0,56
МАЗ-200 (порожний)	0,70	0,68	0,65	0,63	0,61	0,58	0,56	0,54	0,50	0,47	0,44	0,41	0,39	0,37	0,35	0,31	0,28	0,26
МАЗ-200	1,95	1,82	1,72	1,62	1,53	1,45	1,38	1,32	1,20	1,11	1,02	0,95	0,89	0,84	0,79	0,71	0,64	0,59
МАЗ-503	2,05	1,91	1,79	1,69	1,60	1,51	1,43	1,37	1,25	1,14	1,06	0,98	0,92	0,86	0,81	0,73	0,66	0,60
МАЗ-200В с ОДАЗ-795	2,14	2,12	2,08	2,05	2,00	1,95	1,87	1,84	1,73	1,63	1,54	1,45	1,37	1,31	1,24	1,13	1,03	0,95
МАЗ-500	2,05	1,92	1,80	1,70	1,61	1,52	1,45	1,38	1,26	1,16	1,01	1,00	0,93	0,88	0,83	0,74	0,67	0,61
МАЗ-525 (порожний)	2,66	2,58	2,47	2,39	2,30	2,21	2,13	2,05	1,90	1,78	1,66	1,56	1,47	1,39	1,31	1,19	1,09	1,00
МАЗ-525	6,36	6,03	5,73	5,44	5,18	4,94	4,72	4,52	4,15	3,84	3,57	3,34	3,13	2,95	2,78	2,50	2,28	2,09
МАЗ-520 (порожний)	3,70	3,55	3,43	3,33	3,25	3,17	3,07	2,98	2,79	2,63	2,47	2,34	2,21	2,10	1,99	1,81	1,59	1,53
МАЗ-530	9,06	8,50	8,17	7,85	7,53	7,23	6,95	6,88	6,20	5,77	5,39	5,06	4,76	4,50	4,26	3,85	3,51	3,22
КрАЗ-214Б	2,28	2,18	2,10	2,01	1,92	1,84	1,77	1,70	1,57	1,46	1,34	1,28	1,20	1,13	1,07	0,97	0,88	0,81
КрАЗ-222Б	2,77	2,63	2,51	2,39	2,28	2,18	2,08	1,99	1,84	1,71	1,59	1,48	1,39	1,31	1,24	1,12	1,02	0,93
КрАЗ-221Б с ОДАЗ-935	3,03	2,85	2,70	2,55	2,44	2,42	2,41	2,40	2,35	2,27	2,19	2,11	2,01	1,93	1,87	1,71	1,58	1,48
КрАЗ-219 (порожний)	11,1	1,03	0,97	0,95	0,93	0,90	0,88	0,85	0,80	0,76	0,72	0,68	0,64	0,61	0,58	0,53	0,48	0,45
КрАЗ-219	2,99	2,78	2,59	2,48	2,37	2,26	2,17	2,08	1,92	1,78	1,66	1,55	1,46	1,38	1,30	1,17	1,07	0,98
БелАЗ-540	2,63	2,50	2,38	2,27	2,16	2,06	1,97	1,89	1,74	1,61	1,50	1,40	1,32	1,24	1,17	1,06	0,96	0,88
БелАЗ-540	6,90	6,46	6,07	5,73	5,42	5,14	4,88	4,65	4,25	3,91	3,62	3,37	3,15	2,95	2,78	2,50	2,26	2,07
К 700 (трактор)	1,75	1,64	1,54	1,45	1,37	1,30	1,23	1,17	1,07	0,98	0,91	0,85	0,79	0,74	0,69	0,63	0,57	0,52

ПРИЛОЖЕНИЕ 6

Эквивалентные нагрузки в тс/пог. м для треугольных линий влияния с вершиной на конце пролега от автомобилей и колесных тракторов, эксплуатируемых на дорогах РСФСР

Модель автомобиля	Пролет, м																
	2,0	2,5	3,0	3,5	4,0	4,5	5,0	5,5	6,0	6,5	7,0	7,5	8,0	8,5	9,0	9,5	10,0
	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15	16	17	18
1																	
ГАЗ-51А	3,75	3,00	2,50	2,20	2,02	1,86	1,72	1,58	1,49	1,40	1,32	1,24	1,17	1,11	1,06	1,01	0,96
ГАЗ-93А	3,81	3,05	2,54	2,23	2,04	1,88	1,74	1,62	1,51	1,41	1,33	1,25	1,18	1,12	1,06	1,02	0,97
ГАЗ-63А	3,32	2,66	2,21	1,97	1,86	1,75	1,64	1,54	1,45	1,37	1,29	1,22	1,16	1,11	1,07	1,01	0,97
ГАЗ-53Ф	4,50	3,60	3,00	2,58	2,31	2,13	1,97	1,83	1,71	1,60	1,50	1,42	1,34	1,27	1,21	1,14	1,10
ПАЗ-652Б	4,91	3,93	3,27	2,80	2,59	2,45	2,27	2,13	2,00	1,88	1,78	1,69	1,60	1,52	1,45	1,39	1,33
ЗИЛ-ММЗ-585	5,82	4,67	3,89	3,34	2,92	2,71	2,51	2,34	2,19	2,05	1,93	1,83	1,73	1,64	1,57	1,49	1,43
ЗИЛ-164А	6,17	4,94	4,11	3,52	3,08	2,85	2,64	2,46	2,29	2,15	2,02	1,91	1,81	1,72	1,64	1,56	1,49
ЗИЛ-ММЗ-555	6,55	5,24	4,36	3,84	3,52	3,24	2,99	2,78	2,59	2,43	2,29	2,16	2,04	1,94	1,84	1,76	1,68
ЗИЛ-130	6,95	5,56	4,64	3,98	3,54	3,27	3,03	2,82	2,63	2,47	2,32	2,19	2,07	1,97	1,88	1,79	1,71
ЗИЛ-151	5,66	4,89	4,27	3,78	3,38	3,07	3,00	2,83	2,65	2,51	2,37	2,25	2,14	2,03	1,94	1,86	1,78
ЗИЛ-131	4,94	4,31	3,78	3,38	3,03	2,76	2,62	2,52	2,40	2,28	2,19	2,09	2,00	1,92	1,80	1,77	1,70
ЗИЛ-158В	7,15	5,73	4,78	4,09	3,58	3,18	2,91	2,75	2,66	2,53	2,41	2,31	2,21	2,11	2,02	1,94	1,86
ЗИЛ-127	8,13	6,51	5,42	4,65	4,07	3,61	3,25	2,96	2,83	2,71	2,60	2,50	2,40	2,30	2,21	2,14	2,05
ЗИЛ-ММЗ-164АН	5,67	4,54	3,79	3,24	2,84	2,73	2,66	2,57	2,47	2,38	2,28	2,21	2,11	2,04	1,98	1,93	1,86
с ММЗ-584Б																	
ЗИЛ-130В1 с ОдАЗ-794	6,00	4,80	4,00	3,48	3,20	2,94	2,72	2,58	2,36	2,25	2,18	2,12	2,05	1,98	1,95	1,91	1,87
Урал-355М	5,22	4,18	3,48	2,99	2,66	2,44	2,26	2,10	1,96	1,84	1,73	1,63	1,54	1,47	1,39	1,33	1,27
Урал-377 (порожний)	3,41	2,73	2,28	2,05	1,83	1,71	1,61	1,57	1,52	1,47	1,42	1,36	1,31	1,26	1,21	1,17	1,13
Урал-377	7,15	6,35	5,64	5,03	4,54	4,14	3,80	3,66	3,49	3,34	3,18	3,04	2,90	2,78	2,68	2,56	2,46
КАЗ-600АВ	5,68	4,55	3,79	3,25	2,84	2,66	2,47	2,32	2,17	2,05	1,93	1,83	1,73	1,65	1,57	1,50	1,44
КАЗ-608 с КАЗ-717	7,40	6,49	5,74	5,10	4,60	4,18	3,82	3,66	3,55	3,43	3,30	3,17	3,04	2,98	2,91	2,82	2,74
ЛАЗ-697Е	6,89	5,51	4,60	3,94	3,44	3,16	2,97	2,81	2,63	2,48	2,35	2,23	2,12	2,02	1,93	1,85	1,78
ЛАЗ-699А	7,99	6,40	5,33	4,56	3,99	3,55	3,20	2,91	2,78	2,66	2,55	2,44	2,34	2,19	2,15	2,07	1,99
МАЗ-502	7,45	5,98	4,97	4,26	3,73	3,31	3,16	3,00	2,86	2,71	2,53	2,46	2,35	2,25	2,15	2,07	1,98
МАЗ-205	9,27	7,42	6,18	5,30	4,72	4,36	4,05	3,77	3,52	3,31	3,11	2,94	2,78	2,65	2,52	2,41	2,30
МАЗ-200 (порожний)	3,32	2,66	2,21	1,90	1,66	1,48	1,45	1,41	1,36	1,31	1,26	1,21	1,16	1,12	1,08	1,04	1,00
МАЗ-200	10,06	8,06	6,73	5,75	5,03	4,48	4,16	3,89	3,65	3,43	3,25	3,06	2,91	2,76	2,64	2,52	2,41
МАЗ-503	9,36	7,50	6,25	5,55	5,14	4,74	4,40	4,09	3,83	3,59	3,35	3,19	3,02	2,87	2,73	2,60	2,49

Модель автомобиля	Пролет, м																	
	2,0	2,5	3,0	3,5	4,0	4,5	5,0	5,5	6,0	6,5	7,0	7,5	8,0	8,5	9,0	9,8	10,0	
1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15	16	17	18	
МАЗ-200В с ОдАЗ-795	10,20	8,17	6,80	5,84	5,10	4,54	4,22	3,96	3,88	3,79	3,68	3,57	3,44	3,34	3,29	3,12	3,05	
МАЗ-500	10,00	8,01	6,68	5,73	5,08	4,73	4,40	4,10	3,85	3,61	3,40	3,22	3,05	2,90	2,77	2,64	2,52	
МАЗ-525 (порожний)	13,18	10,52	9,78	7,52	6,59	5,85	5,49	5,33	5,15	4,95	4,78	4,60	4,42	4,26	4,10	3,95	3,81	
МАЗ-525	32,80	26,25	21,85	18,75	16,40	14,59	13,43	12,70	12,05	11,45	10,87	10,35	9,86	9,44	9,03	8,68	8,30	
МАЗ-530 (порожний)	12,45	11,94	11,06	10,15	9,35	8,60	7,98	7,42	6,98	6,88	6,70	6,53	6,34	6,14	5,95	5,78	5,59	
МАЗ-530	30,45	29,50	27,15	24,85	22,85	21,05	19,50	18,12	17,00	16,35	15,69	15,08	14,45	13,90	13,37	12,87	12,37	
КрАЗ-214Б	8,95	7,94	7,05	6,30	5,69	5,17	4,75	4,57	4,39	4,20	4,02	3,86	3,69	3,54	3,40	3,27	3,15	
КрАЗ-222Б	11,35	10,08	8,95	8,00	7,20	6,56	6,01	5,35	5,27	4,92	4,82	4,58	4,36	4,16	4,01	3,83	3,68	
КрАЗ-224Б с ОдАЗ-935	12,43	10,80	9,46	8,40	7,55	6,85	6,24	5,75	5,34	4,95	4,64	4,37	4,15	4,05	3,92	3,88	3,85	
КрАЗ-219 (порожний)	4,55	4,04	3,58	3,20	2,89	2,63	2,41	2,22	2,06	1,93	1,90	1,85	1,80	1,76	1,71	1,66	1,61	
КрАЗ-219	12,26	10,85	9,67	8,64	7,79	7,09	6,50	6,00	5,55	5,18	4,90	4,76	4,52	4,35	4,17	4,00	3,84	
БелАЗ-540 (порожний)	10,86	8,70	7,25	6,21	6,00	5,78	5,53	5,26	5,00	4,76	4,53	4,32	4,11	3,95	3,78	3,65	3,48	
БелАЗ-540	35,41	25,95	21,65	18,52	17,05	15,85	14,73	13,78	12,91	12,13	11,42	10,82	10,27	9,74	9,30	8,88	8,49	
К-700 (трактор)	7,70	6,16	5,14	4,71	4,36	4,04	3,76	3,50	3,28	3,07	2,90	2,74	2,59	2,46	2,35	2,24	2,14	

## Продолжение приложения 6

Модель автомобиля	Пролет, м																	
	11	12	13	14	15	16	17	18	20	22	24	26	28	30	32	36	40	44
1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15	16	17	18	19
ГАЗ-51А	0,89	0,82	0,76	0,71	0,67	0,63	0,59	0,56	0,51	0,47	0,43	0,40	0,37	0,34	0,32	0,29	0,26	0,24
ГАЗ-63А	0,89	0,83	0,77	0,72	0,68	0,64	0,61	0,57	0,52	0,48	0,44	0,41	0,38	0,36	0,34	0,30	0,27	0,25
ГАЗ-93А	0,90	0,83	0,77	0,72	0,67	0,63	0,60	0,57	0,51	0,47	0,43	0,40	0,37	0,35	0,33	0,29	0,26	0,24
ГАЗ-53Ф	1,01	0,93	0,87	0,81	0,76	0,72	0,68	0,64	0,58	0,53	0,49	0,45	0,42	0,39	0,31	0,32	0,30	0,27
ПАЗ-652Б	1,23	1,14	1,06	0,99	0,93	0,88	0,83	0,79	0,71	0,65	0,60	0,56	0,52	0,49	0,46	0,41	0,37	0,34
ЗИЛ-ММЗ-585	1,31	1,22	1,13	1,05	0,99	0,93	0,87	0,83	0,76	0,69	0,64	0,59	0,55	0,52	0,48	0,43	0,39	0,36
ЗИЛ-164А	1,37	1,27	1,18	1,10	1,03	0,97	0,92	0,87	0,79	0,72	0,66	0,62	0,57	0,54	0,50	0,45	0,41	0,37
ЗИЛ-ММЗ-555	1,54	1,43	1,32	1,24	1,16	1,09	1,03	0,98	0,88	0,81	0,74	0,69	0,64	0,60	0,56	0,50	0,45	0,41

ЗИЛ-130	1,57	1,45	1,35	1,26	1,18	1,12	1,06	1,00	0,90	0,83	0,76	0,70	0,66	0,61	0,58	0,52	0,46	0,42
ЗИЛ-151	1,61	1,50	1,40	1,31	1,23	1,16	1,10	1,05	0,95	0,87	0,80	0,75	0,70	0,65	0,61	0,55	0,50	0,45
ЗИЛ-131	1,58	1,47	1,38	1,29	1,22	1,15	1,08	1,04	0,95	0,87	0,80	0,75	0,70	0,65	0,62	0,55	0,50	0,46
ЗИЛ-158В	1,73	1,61	1,51	1,42	1,34	1,27	1,20	1,14	1,04	0,95	0,87	0,82	0,76	0,71	0,67	0,60	0,54	0,50
ЗИЛ-127	1,92	1,79	1,68	1,58	1,49	1,41	1,34	1,28	1,16	1,07	0,99	0,92	0,86	0,81	0,76	0,68	0,62	0,56
ЗИЛ-ММЗ-164АН																		
с ММЗ-584Б	1,77	1,68	1,59	1,51	1,43	1,37	1,30	1,25	1,14	1,06	0,98	0,92	0,86	0,81	0,76	0,68	0,62	0,57
ЗИЛ-130В1 с ОдАЗ-794	1,78	1,69	1,62	1,53	1,47	1,41	1,35	1,28	1,19	1,11	1,03	0,96	0,90	0,85	0,80	0,72	0,67	0,60
Урал-355М	1,17	1,08	1,00	0,94	0,88	0,83	0,78	0,74	0,67	0,61	0,57	0,52	0,49	0,46	0,43	0,38	0,34	0,31
Урал-377 (порожний)	1,30	0,94	0,89	0,84	0,83	0,76	0,72	0,69	0,63	0,58	0,54	0,50	0,47	0,44	0,42	0,37	0,34	0,31
Урал-377	2,28	2,12	1,98	1,86	1,76	1,66	1,57	1,50	1,38	1,25	1,15	1,07	1,00	0,94	0,88	0,79	0,72	0,66
КАЗ-600АВ	1,32	1,23	1,14	1,07	1,01	0,95	0,90	0,85	0,77	0,70	0,65	0,60	0,56	0,53	0,49	0,44	0,40	0,36
КАЗ-608 с КАЗ-717	2,59	2,46	2,30	2,21	2,10	2,00	1,91	1,82	1,67	1,54	1,44	1,34	1,25	1,18	1,12	1,00	0,91	0,84
ЛАЗ-697Е	1,63	1,51	1,41	1,32	1,24	1,17	1,11	1,05	0,95	0,87	0,81	0,73	0,70	0,65	0,61	0,55	0,49	0,45
ЛАЗ-699А	1,85	1,73	1,62	1,52	1,44	1,38	1,29	1,23	1,12	1,02	0,95	0,88	0,82	0,77	0,74	0,65	0,59	0,54
МАЗ-502	1,84	1,71	1,60	1,50	1,41	1,35	1,26	1,20	1,09	1,00	0,92	0,86	0,80	0,75	0,71	0,63	0,57	0,52
МАЗ-205	2,11	1,95	1,82	1,70	1,59	1,50	1,42	1,34	1,21	1,11	1,02	0,95	0,88	0,83	0,78	0,69	0,62	0,57
МАЗ-200 (порожний)	0,93	0,87	0,82	0,77	0,73	0,69	0,66	0,62	0,57	0,52	0,48	0,45	0,42	0,40	0,37	0,34	0,30	0,28
МАЗ-200	2,21	2,05	1,91	1,78	1,68	1,58	1,49	1,42	1,28	1,17	1,08	1,00	0,93	0,87	0,82	0,73	0,66	0,60
МАЗ-503	2,29	2,12	1,97	1,84	1,73	1,63	1,54	1,46	1,32	1,20	1,11	1,03	0,96	0,90	0,84	0,75	0,68	0,62
МАЗ-200В с ОдАЗ-795	2,92	2,78	2,66	2,54	2,42	2,32	2,22	2,13	1,97	1,86	1,70	1,58	1,49	1,41	1,33	1,20	1,09	1,00
МАЗ-500	2,32	2,16	2,00	1,87	1,76	1,65	1,56	1,48	1,34	1,23	1,13	1,05	0,98	0,91	0,86	0,77	0,69	0,63
МАЗ-525	7,70	7,15	6,67	6,27	5,89	5,66	5,28	5,01	4,55	4,17	3,88	3,57	3,34	3,12	2,94	2,63	2,38	2,17
МАЗ-525 (порожний)	3,54	3,32	3,12	2,94	2,78	2,63	2,50	2,38	2,17	2,00	1,84	1,72	1,61	1,51	1,42	1,27	1,15	1,05
МАЗ-530	5,25	4,95	4,67	4,43	4,20	4,00	3,80	3,63	3,32	3,06	2,84	2,64	2,48	2,33	2,18	1,97	1,79	1,64
МАЗ-530	11,56	10,80	9,96	9,54	9,02	8,52	8,10	7,70	7,02	6,46	5,97	5,55	5,18	4,88	4,58	4,10	3,72	3,40
КрАЗ-214Б	2,92	2,73	2,56	2,41	2,26	2,14	2,03	1,94	1,76	1,62	1,50	1,39	1,30	1,22	1,15	1,03	0,93	0,85
КрАЗ-222Б	3,41	3,17	2,97	2,78	2,62	2,48	2,36	2,23	2,02	1,86	1,71	1,60	1,49	1,40	1,32	1,17	1,06	0,97
КрАЗ-221Б с ОдАЗ-935	3,77	3,66	3,54	3,45	3,36	3,27	3,17	3,09	2,91	2,72	2,56	2,42	2,30	2,18	2,07	1,88	1,73	1,59
КрАЗ-219 (порожний)	1,52	1,43	1,35	1,28	1,22	1,17	1,10	1,05	0,97	0,89	0,83	0,78	0,72	0,68	0,64	0,58	0,52	0,48
КрАЗ-219	3,57	3,33	3,12	2,92	2,76	2,61	2,47	2,36	2,14	1,96	1,81	1,68	1,58	1,48	1,39	1,24	1,12	1,02
БелАЗ-540 (порожний)	3,23	3,00	2,81	2,64	2,47	2,35	2,22	2,11	1,92	1,76	1,63	1,51	1,41	1,32	1,24	1,11	1,00	0,92
БелАЗ-540	9,08	8,40	7,81	7,30	6,84	6,44	6,10	5,77	5,22	4,77	4,40	4,07	3,79	3,55	3,33	2,97	2,68	2,44
K-700 (трактор)	1,97	1,82	1,69	1,58	1,48	1,40	1,32	1,25	1,13	1,04	0,96	0,88	0,82	0,77	0,72	0,65	0,58	0,53

**ПРИЛОЖЕНИЕ 7**  
**Характеристики гусеничных тракторов**

Трактор	Навесное оборудование	$Q$ , тс	$c_r$ , мм	$P_r$ , тс/м	$b_r$ , мм	$b$ , мм
ДТ-54А	ПРС-4-30	6,30	1622	1,94	390	1435
Т-74	ПРС-4-30	6,40	1622	1,97	390	1435
Т-100МГП	ПН-8-35	13,90	2400	2,90	203	1880
Т-100МГП	—	12,25	2400	2,56	203	1880
Т-100М	—	11,45	2400	2,39	203	1880
Т-180	ПН-8-35	17,50	2320	3,78	700	2040
Т-180	—	15,60	2320	3,36	700	2040
Т-180Г	ПН-8-35	18,00	2320	3,88	700	2040
Т-180Г	—	16,30	2320	3,52	700	2040
Д-275А	Бульдозер	18,50	2320	3,99	700	2040
ДЭТ-250	ПН-8-35	28,50	3000	4,75	690	2450
ДЭТ-250	—	26,80	3000	4,47	690	2450
Д-384А	Бульдозер	31,40	3000	5,23	690	2450

Приложение.  $Q$  — полный вес трактора с навесным оборудованием или без него;  $c_r$  — опорная длина гусеницы;  $P_r$  — давление одной гусеницы;  $b_r$  — ширина гусеницы;  $b$  — расстояние между осями гусениц.

**ПРИЛОЖЕНИЕ 8**

Коэффициенты упругого распределения давления колеса  $\alpha$  для определения грузоподъемности балочных мостов со сближенными прогонами

На три элемента			На пять элементов				На семь элементов				
$K$	$\alpha_1$	$\alpha_2$	$K$	$\alpha_1$	$\alpha_2$	$\alpha_3$	$K$	$\alpha_1$	$\alpha_2$	$\alpha_3$	$\alpha_4$
10	0,914	0,043	0,30	0,444	0,272	0,006	0,05	0,284	0,228	0,126	0,004
9	0,904	0,048	0,28	0,436	0,271	0,011	0,04	0,268	0,221	0,128	0,018
8	0,894	0,053	0,26	0,430	0,270	0,015	0,03	0,250	0,211	0,130	0,035
7	0,882	0,059	0,24	0,422	0,269	0,021	0,02	0,226	0,196	0,134	0,057
6	0,866	0,067	0,22	0,414	0,267	0,026	0,01	0,194	0,175	0,137	0,091
5	0,846	0,077	0,20	0,404	0,265	0,033	0,005	0,170	0,161	0,140	0,114
4	0,818	0,091	0,19	0,398	0,264	0,037	0,001	0,150	0,147	0,142	0,136
3,5	0,800	0,100	0,18	0,394	0,263	0,041	0	0,143	0,143	0,143	0,143
3,0	0,778	0,111	0,17	0,388	0,261	0,045					
2,5	0,750	0,125	0,16	0,382	0,260	0,049					
2,0	0,714	0,143	0,15	0,376	0,258	0,054					
1,5	0,666	0,167	0,14	0,370	0,256	0,059					
1,0	0,500	0,200	0,13	0,362	0,255	0,064					
0,9	0,582	0,209	0,12	0,356	0,253	0,070					
0,8	0,564	0,218	0,11	0,346	0,251	0,076					
0,7	0,544	0,228	0,10	0,338	0,248	0,083					
0,6	0,524	0,238	0,09	0,330	0,245	0,090					
0,5	0,500	0,250	0,08	0,320	0,242	0,098					
0,4	0,474	0,263	0,07	0,310	0,238	0,107					
0,333	0,454	0,273	0,06	0,298	0,235	0,116					
0,30	0,444	0,278	0,055	0,292	0,233	0,121					
0,20	0,412	0,294									
0,10	0,374	0,313									
0,05	0,354	0,323									

## ПРИЛОЖЕНИЕ 9

### Потребность материалов на 1 м<sup>2</sup> площади моста для пролетного строения и проезжей части

Расчетный пролет, м	Потребность материалов на 1 м <sup>2</sup> площади моста		Источники и примечания
	соснового леса, м <sup>3</sup> /м <sup>2</sup>	металла, кг/м <sup>2</sup>	
1	2	3	4
<i>I. Балочные мосты со сближенными прогонами</i>			
4,5	0,28 0,25	0,55 0,53	Типовые проекты Гипроавтотранса, 1961
5,5	0,30 0,27	0,56 0,53	Справочник инженера-дорожника. Том «Проектирование мостов и труб». М., Автотрансиздат, 1964
6,0	0,32 0,29	0,52 0,50	В числителе приведена потребность материалов при нижнем настиле из накатки; в знаменателе — из пластин, уложенных на прогоны
6,5	0,33 0,30	0,49 0,47	
7,5	0,44 0,41	1,73 1,72	
<i>II. Балочные мосты с сосредоточенными прогонами</i>			
4,5	0,45 0,44	2,30 2,50	Типовые проекты Дальстройпроекта с корректировкой
5,5	0,49 0,48	2,20 2,30	В числителе приведена потребность материалов при нижнем настиле из накатки; в знаменателе — из пластин, уложенных на поперечины
6,5	0,60 0,59	2,00 2,10	
7,5	0,65 0,64	1,80 2,00	
<i>III. Пролетные строения с дощато-гвоздевыми фермами</i>			
13,2	0,48	18,2	Справочник инженера-дорожника. Том «Проектирование мостов и труб». М., Автотрансиздат, 1964
17,2	0,53	16,0	
21,2	0,52	15,6	
32,0	0,67	19,0	
41,5	0,76	18,5	
<i>IV. Пролетные строения с фермами Гау—Журавского при езде поверху</i>			
21,5	0,66	23,5	Справочник инженера-дорожника, 1964
31,5	0,70	27,8	
41,5	0,68	22,7	

Площадь моста вычисляют как произведение расстояния в свету между перилами на полную длину пролетного строения.

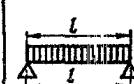
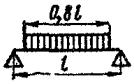
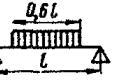
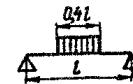
## ПРИЛОЖЕНИЕ 10

Коэффициенты упругого распределения давления гусеничной нагрузки  $\alpha_1$  и  $\alpha_2$   
при распределении на три прогона

$K$ 8										
	$\alpha_1$	$\alpha_2$								
1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11
0,0005	0,0425	0,0413	0,0400	0,0400	0,0350	0,0350	0,0267	0,0267	0,0150	0,0150
0,002	0,0444	0,0403	0,0414	0,0393	0,0359	0,0345	0,0273	0,0263	0,0153	0,0148
0,004	0,0459	0,0395	0,0428	0,0386	0,0369	0,0340	0,0279	0,0260	0,0157	0,0146
0,005	0,0466	0,0391	0,0434	0,0383	0,0373	0,0333	0,0282	0,0258	0,0158	0,0146
0,010	0,0498	0,0376	0,0464	0,0368	0,0395	0,0328	0,0298	0,0251	0,0167	0,0141
0,020	0,0550	0,0350	0,0516	0,0342	0,0435	0,0308	0,0324	0,0238	0,0182	0,0134
0,030	0,0598	0,0326	0,0558	0,0321	0,0467	0,0292	0,0346	0,0227	0,0193	0,0128
0,040	0,0639	0,0305	0,0599	0,0300	0,0498	0,0276	0,0369	0,0216	0,0204	0,0123
0,050	0,0675	0,0288	0,0631	0,0285	0,0528	0,0264	0,0389	0,0205	0,0225	0,0118
0,060	0,0706	0,0272	0,0660	0,0270	0,0553	0,0248	0,0409	0,0195	0,0225	0,0113
0,070	0,0732	0,0259	0,0686	0,0257	0,0575	0,0239	0,0425	0,0188	0,0234	0,0108
0,080	0,0755	0,0249	0,0709	0,0245	0,0596	0,0227	0,0439	0,0180	0,0242	0,0104
0,090	0,0778	0,0236	0,0734	0,0233	0,0615	0,0217	0,0455	0,0173	0,0250	0,0100
0,100	0,0799	0,0226	0,0753	0,0223	0,0634	0,0208	0,0467	0,0166	0,0257	0,0096

ПРИЛОЖЕНИЕ 1Г

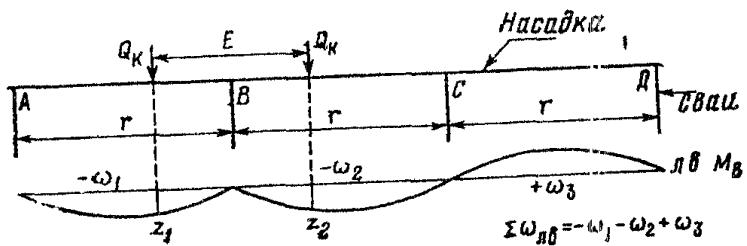
**Коэффициенты упругого распределения гусеничной нагрузки  $\alpha_1$ ,  $\alpha_2$  и  $\alpha_3$   
при распределении на пять прогонов**

$\frac{K}{8}$	$\alpha$				
					
0,0005	$\alpha_1$	0,0280	0,0258	0,0222	0,0170
	$\alpha_2$	0,0257	0,0247	0,0215	0,0163
	$\alpha_3$	0,0228	0,0224	0,0199	0,0152
0,001	$\alpha_1$	0,0301	0,0277	0,0237	0,0181
	$\alpha_2$	0,0263	0,0252	0,0216	0,0163
	$\alpha_3$	0,0212	0,0210	0,0183	0,0146
0,002	$\alpha_1$	0,0332	0,0304	0,0258	0,0194
	$\alpha_2$	0,0272	0,0261	0,0225	0,0170
	$\alpha_3$	0,0187	0,0187	0,0171	0,0137
0,003	$\alpha_1$	0,0357	0,0327	0,0276	0,0206
	$\alpha_2$	0,0279	0,0269	0,0232	0,0175
	$\alpha_3$	0,0168	0,0168	0,0156	0,0123
0,004	$\alpha_1$	0,0378	0,0346	0,0291	0,0217
	$\alpha_2$	0,0285	0,0276	0,0237	0,0178
	$\alpha_3$	0,0151	0,0151	0,0143	0,0114
0,005	$\alpha_1$	0,0396	0,0364	0,0305	0,0227
	$\alpha_2$	0,0201	0,0282	0,0243	0,0183
	$\alpha_3$	0,0136	0,0136	0,0130	0,0105
0,010	$\alpha_1$	0,0470	0,0432	0,0362	0,0268
	$\alpha_2$	0,0303	0,0297	0,0260	0,0196
	$\alpha_3$	0,0087	0,0087	0,0084	0,0070

## ПРИЛОЖЕНИЕ 12

**Суммы ординат под продольными рядами колес одного автомобиля и площади линий влияния для определения грузоподъемности свайных опор**

### Четырехсвайная опора

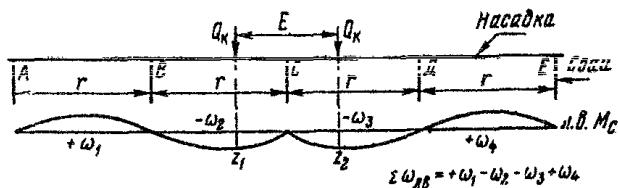


r, см	Момент в сечении В или С				Давление на сваю В или С			
	$\Sigma z$			$\Sigma \omega$ л в	$\Sigma z'$			$\Sigma \omega'$ л в
	E=1,7	E=1,9	E=2,1		E=1,7	E=1,9	E=2,1	
100	7,86	7,74	8,42	1000	0,868	0,926	1,003	110
110	9,63	8,60	8,55	1210	0,851	0,875	0,930	121
120	12,10	10,15	9,35	1440	0,853	0,852	0,879	132
130	15,00	12,40	10,7	1690	0,887	0,853	0,855	143
140	18,40	15,20	12,7	1960	1,02	0,872	0,849	154
150	22,30	18,45	15,4	2250	1,13	0,945	0,860	165
160	25,10	21,80	18,5	2560	1,22	1,05	0,886	176
170	28,20	25,20	21,9	2890	1,30	1,14	0,987	187
180	31,00	28,4	25,2	3240	1,36	1,23	1,08	198
190	33,70	31,6	28,6	3610	1,42	1,30	1,16	209
200	36,00	34,4	31,8	4000	1,47	1,36	1,23	220
210	38,20	37,1	35,0	4410	1,52	1,41	1,30	231
220	40,00	38,4	37,7	4840	1,56	1,46	1,35	242
230	41,50	41,6	40,5	5290	1,60	1,50	1,40	253
240	43,10	43,7	42,8	5760	1,62	1,54	1,44	264
250	44,20	45,3	45,1	6250	1,65	1,58	1,48	275
260	45,10	46,9	47,3	6760	1,68	1,60	1,52	286
270	45,90	48,5	48,9	7290	1,70	1,63	1,55	297
280	46,90	49,4	50,6	7840	1,72	1,65	1,58	308
290	47,10	50,3	52,2	8410	1,74	1,68	1,60	319
300	47,30	51,1	53,8	9000	1,76	1,70	1,63	330

**ПРИЛОЖЕНИЕ 13**

Суммы ординат под продольными рядами колес одного автомобиля и площади линий влияния для определения грузоподъемности свайных опор

**Пятисвайная опора**



r, см	Момент в сечении В						Момент в сечении С						Давление на сваю В						Давление на сваю С					
	Σ z			Σ z'			Σ z			Σ z'			Σ z'			Σ z			Σ z'			Σ z'		
	E=1,7	E=1,9	E=2,1	Σ w л. в.	E=1,7	E=1,9	E=2,1	Σ w л. в.	E=1,7	E=1,9	E=2,1	Σ w' л. в.	E=1,7	E=1,9	E=2,1	Σ w' л. в.	E=1,7	E=1,9	E=2,1	Σ w' л. в.	E=1,7	E=1,9	E=2,1	Σ w' л. в.
100	8,40	7,97	8,36	1071	6,05	6,17	6,93	714	0,921	0,975	1,02	114	0,884	0,958	—	92,8								
110	10,7	9,14	8,78	1300	8,84	6,40	6,64	864	0,888	0,928	0,982	126	0,853	0,893	0,961	102								
120	13,6	11,1	9,86	1540	12,2	8,31	6,94	1030	0,877	0,896	0,935	137	0,840	0,856	0,901	111								
130	16,9	13,8	11,7	1810	15,6	12,3	7,89	1200	0,880	0,879	0,902	149	0,849	0,840	0,862	120								
140	20,5	17,1	14,1	2100	18,6	15,8	12,1	1400	1,02	0,874	0,890	160	0,930	0,841	0,839	130								
150	24,6	20,5	17,3	2410	21,5	18,8	17,2	1600	1,12	0,953	0,876	172	1,05	0,860	0,840	139								
160	26,6	24,0	20,6	2740	24,4	21,9	19,0	1830	1,22	1,06	0,902	183	1,13	0,966	0,848	149								

r, см	Момент в сечении В				Момент в сечении С				Давление на сваю В				Давление на сваю С			
	$\Sigma z$			$\Sigma \omega$	$\Sigma z$			$\Sigma \omega$	$\Sigma z'$			$\Sigma \omega'$	$\Sigma z$			$\Sigma \omega'$
	E=1,7	E=1,9	E=2,1		E=1,7	E=1,9	E=2,1		E=1,7	E=1,9	E=2,1		E=1,7	E=1,9	E=2,1	
170	29,6	27,6	24,1	3100	27,3	24,8	22,0	2060	1,30	1,15	0,966	195	1,21	1,06	0,904	158
180	31,6	30,1	27,6	3470	29,2	27,6	25,0	2310	1,35	1,22	1,08	206	1,27	1,14	0,992	167
190	33,6	33,0	30,6	3870	31,1	30,5	27,8	2580	1,43	1,30	1,16	218	1,34	1,21	1,07	176
200	35,6	35,1	33,6	4290	32,9	32,4	30,4	2850	1,47	1,35	1,23	229	1,39	1,28	1,15	186
210	36,8	37,1	36,6	4730	34,8	34,3	33,7	3150	1,50	1,40	1,30	240	1,44	1,32	1,21	195
220	37,6	39,1	38,6	5190	36,7	36,2	35,6	3450	1,56	1,44	1,34	252	1,48	1,37	1,27	204
230	38,3	40,8	40,6	5670	38,6	38,0	37,4	3780	1,58	1,48	1,39	263	1,54	1,42	1,32	214
240	39,0	41,6	42,6	6180	40,4	39,9	39,3	4040	1,62	1,52	1,43	275	1,56	1,46	1,36	222
250	39,7	42,3	44,6	6700	42,3	41,8	41,2	4460	1,64	1,56	1,47	286	1,59	1,50	1,40	232
260	39,6	43,0	45,6	7250	43,8	43,5	43,0	4830	1,68	1,59	1,51	298	1,62	1,53	1,44	241
270	39,0	43,6	46,2	7800	44,4	45,5	45,0	5200	1,69	1,62	1,53	309	1,64	1,56	1,47	250
280	38,2	44,4	47,0	8400	45,2	47,5	46,9	5590	1,71	1,64	1,57	320	1,66	1,59	1,51	260
290	37,3	44,9	47,6	9010	49,0	48,6	48,6	6000	1,72	1,67	1,59	332	1,68	1,62	1,54	269
300	36,9	43,7	48,5	9650	47,2	49,3	50,5	6420	1,74	1,68	1,62	343	1,69	1,64	1,57	278

## ОГЛАВЛЕНИЕ

<b>I. Общие положения . . . . .</b>	<b>3</b>
<b>II. Обследование деревянных мостов . . . . .</b>	<b>4</b>
1. Обследование проезжей части, пролетных строений и опор . . . . .	4
2. Определение и учет загнивания элементов моста . . . . .	7
3. Инструментальные измерения и съемки . . . . .	10
<b>III. Нормативы для определения грузоподъемности мостов . . . . .</b>	<b>11</b>
<b>IV. Определение грузоподъемности мостов . . . . .</b>	<b>16</b>
1. Балочные мосты . . . . .	16
Определение грузоподъемности поперечин . . . . .	16
Определение грузоподъемности сближенных (разбросных) прогонов при автомобильной или колесной нагрузке . . . . .	19
Определение грузоподъемности сближенных прогонов при гусеничной нагрузке . . . . .	21
Определение грузоподъемности сосредоточенных прогонов при автомобильной или колесной нагрузке . . . . .	23
Определение грузоподъемности сосредоточенных прогонов при гусеничной нагрузке . . . . .	25
Определение грузоподъемности составных прогонов при автомобильной или колесной нагрузке . . . . .	26
2. Опоры балочных мостов . . . . .	30
Определение грузоподъемности свайных опор балочных мостов . . . . .	30
3. Мосты с фермами . . . . .	34
Определение грузоподъемности пролетных строений с дощатогвоздевыми фермами . . . . .	34
Определение грузоподъемности узловых поперечных балок в мостах с решетчатыми фермами . . . . .	36
Определение грузоподъемности пролетных строений с фермами Гау—Журавского . . . . .	37
<b>V. Упрощенные испытания мостов, пропуск единичных тяжелых нагрузок и рекомендации по усилению . . . . .</b>	<b>39</b>
1. Упрощенные испытания мостов . . . . .	39
2. Пропуск единичных тяжелых нагрузок . . . . .	44
3. Краткие рекомендации по временному усилению мостов . . . . .	45
<b>Приложение 1. Карта обследования моста . . . . .</b>	<b>48</b>
<b>Приложение 2. Площади <math>F</math>, статические моменты <math>S</math>, моменты инерции <math>I</math> и моменты сопротивления <math>W</math> для различных профилей бревен . . . . .</b>	<b>53</b>
<b>Приложение 3. Моменты инерции <math>I</math> и моменты сопротивления <math>W</math> бревен при одностороннем серповидном загнивании сверху . . . . .</b>	<b>59</b>
<b>Приложение 4. Моменты инерции, моменты сопротивления и статические моменты составных сечений из бревен и брусьев . . . . .</b>	<b>62</b>
<b>Приложение 5. Эквивалентные нагрузки в тс/пог. м для треугольных линий влияния с вершиной в середине пролета от автомобилей и колесных тракторов, эксплуатируемых на дорогах РСФСР . . . . .</b>	<b>64</b>

<i>Приложение 6.</i> Эквивалентные нагрузки в тс/пог. м для треугольных линий влияния с вершиной на конце пролета от автомобилей и колесных тракторов, эксплуатируемых на дорогах РСФСР . . . . .	67
<i>Приложение 7.</i> Характеристики гусеничных тракторов . . . . .	70
<i>Приложение 8.</i> Коэффициенты упругого распределения давления колеса $a$ для определения грузоподъемности балочных мостов со сближенными прогонами . . . . .	70
<i>Приложение 9.</i> Потребность материалов на 1 м <sup>2</sup> площади моста для пролетного строения и проезжей части . . . . .	71
<i>Приложение 10.</i> Коэффициенты упругого распределения давления гусеничной нагрузки $\alpha_1$ и $\alpha_2$ при распределении на три прогона . . . . .	72
<i>Приложение 11.</i> Коэффициенты упругого распределения давления гусеничной нагрузки $\alpha_1$ , $\alpha_2$ и $\alpha_3$ при распределении на пять прогонов . . . . .	73
<i>Приложение 12.</i> Сумма ординат под продольными рядами колес одного автомобиля и площадь линий влияния для определения грузоподъемности свайных опор. Четырехсвайная опора . . . . .	74
<i>Приложение 13.</i> Суммы ординат под продольными рядами колес одного автомобиля и площадь линий влияния для определения грузоподъемности свайных опор. Пятисвайная опора . . . . .	75

**Указания по определению грузоподъемности деревянных мостов  
с учетом их технического состояния**

Тираж 100 экз.

Заказ № 1064

Государственное унитарное предприятие —  
Центр проектной продукции в строительстве (ГУП ЦПП)  
*127238, Москва, Дмитровское ш., 4б, корп. 2.*

Тел/факс: (095) 482-42-65 — приемная.

Тел.: (095) 482-42-94 — отдел заказов;  
(095) 482-41-12 — проектный отдел;  
(095) 482-42-97 — проектный кабинет.