

ГОСУДАРСТВЕННЫЙ СТАНДАРТ СОЮЗА ССР

ОПОРЫ ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫЕ ДОРОЖНЫХ ЗНАКОВ

ТЕХНИЧЕСКИЕ УСЛОВИЯ

ГОСТ 25459-82

Издание официальное

УДК 691.328:625.745.6:006.354 Группа Ж33

ГОСУДАРСТВЕННЫЙ СТАНДАРТ СОЮЗАССР

ОПОРЫ ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫЕ ДОРЖНЫХ ЗНАКОВ Технические условия

ΓΟСΤ

25459-82

Reinforced concrete posts for road signs.

Specifications

c 01.01.84

Настоящий стандарт распространяется на железобетонные предварительно напряженные опоры, изготавливаемые из тяжелого бетона и легкого бетона на пористых заполнителях и предназначаемые для установки дорожных знаков по ГОСТ 10807-78.

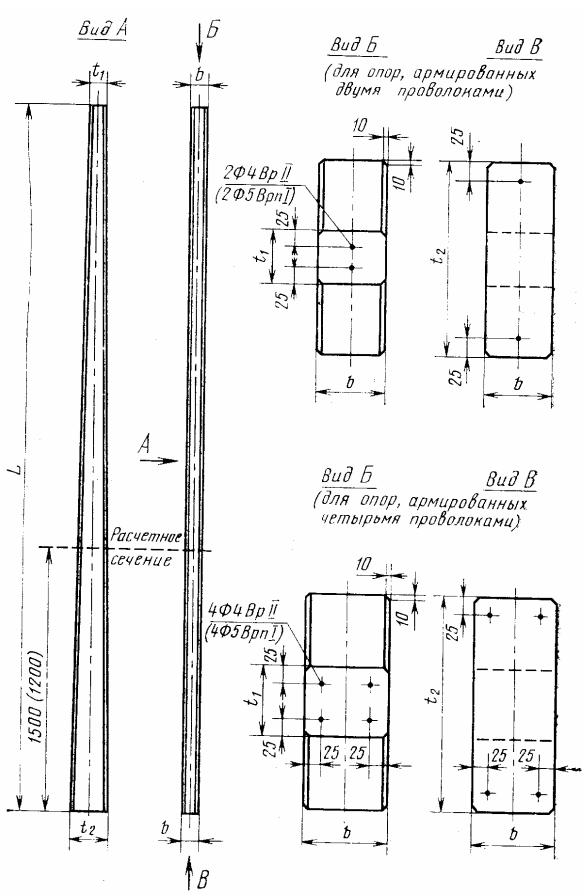
При соответствующем технико-экономическом обосновании допускается изготавливать опоры из мелкозернистого бетона по роликовой технологии.

1. ТИПЫ, ОСНОВНЫЕ ПАРАМЕТРЫ И РАЗМЕРЫ

- 1.1. Опоры для установки дорожных знаков подразделяют на три типа:
- 1 переменного поперечного сечения по длине опоры;
- 2 постоянного поперечного сечения по длине опоры;
- 3 составные (безопасные) постоянного поперечного сечения с использованием в качестве соединительного элемента муфты из асбестоцементной трубы.
- 1.2. Опоры типа 1 изготавливают длиной 3500, 4000, 4500, 5000, 5500 и 6000 мм, типа 2 длиной 3500 мм, типа 3 длиной 4000 мм.
- 1.3. Параметры опоры в зависимости от типоразмера, числа знаков, устанавливаемых на опоре, и изгибающего момента в расчетном сечении следует выбирать согласно рекомендуемому приложению.
- 1.4. Форма и основные размеры опор должны соответствовать указанным на черт. 1, 2 и в табл. 1.

Примечание. Допускается изготавливать опоры поперечным сечением с технологическим уклоном до 15% при условии сохранения размеров расчетного поперечного сечения.

Опоры типа 1



Черт. 1

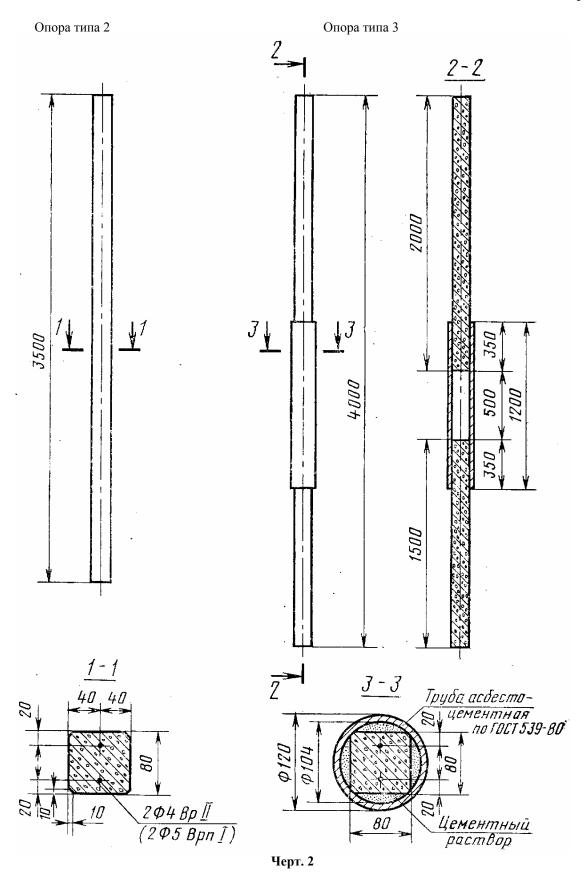


Таблица 1

Левая часть

Класс		Осн	овные опоры	•	еры	Изгибающий момент в	Класс бетона	Напрягаемая
напрягаемой	Марка опоры		опоры	, IVIIVI		расчетном	по проч	арматура
арматуры	тиарка опоры	L	b	t_1	t_2	сечении,	ности на	(на опору)
арматуры		L	U	· I	12	Н · м . кгс · см	сжатие	(na onopy)
	10Ж35-8.1	3500			160	800 (81,6)		
	10Ж40-8.1	- 0000	80		100	000 (01,0)		
	10Ж40-12.1	4000			220	1200 (122,3)		
	10Ж40-16.1		100		240	1600 (163,1)		
	10Ж40-21.1			60	280	2100 (214,1)		2∅4BpII
	10Ж45-8.1		80		160	800 (81,6)		•
	10Ж45-10.1				170	1000 (101,9)		
	10Ж45-15.1	4500			210	1500 (152,9)	B30	
Bp-II	10Ж45-20.1				240	2000 (203,9)		
,	10Ж45-25.1				230	2500 (254,9)		
	10Ж45-35.1		100		290	3500 (356,8)		
	10Ж50-15.1			80	200	1500 (152,9)		4∅4BpII
	10Ж50-25.1				230	2500 (254,9)		•
	10Ж50-30.1	5000			250	3000 (305,9)		
	10Ж50-45.1		120		320	4500 (458,8)		
	10Ж50-50.1				400	5500 (560,8)		
	10Ж55-25.1		100		220	2500 (254,9)		
	10Ж55-50.1	5500	120		360	5000 (509,8)		
	10Ж55-75.1		140			7500 (764,7)		
	10Ж60-90.1	6000			400	9000 (917,7)		
	2ОЖ35-8.1	3500	80		80	800 (81,6)		2∅4BpII
	3ОЖ40-14.1	4000				1400 (142,7)		
	10Ж35-8.2	3500			160	800 (81,6)		
	10Ж40-8.2		80					
	10Ж40-12.2	4000			220	1200 (122,3)		
	10Ж40-16.2		100		240	1600 (163,1)		
Врп-І	10Ж40-21.2			60	280	2100 (214,1)		2Ø5BpI
	10Ж45-8.2		80		160	800 (81,6)		
	10Ж45-10.2	4=00	100		170	1000 (101,9)	500	
	10Ж45-15.2	4500	100		210	1500 (152,9)	B30	
	10Ж45-20.2				240	2000 (203,9)		
	10Ж45-25.2 10Ж45-35.2		100		230 290	2500 (254,9) 3500 (356,8)		
	10Ж50-15.2		100	80	200	1500 (152,9)		4∅5BpI
	10Ж50-25.2			00	230	2500 (254,9)		123Вр1
	10Ж50-25.2	5000			250	3000 (204,9)		
	10Ж50-45.2	3000	120		320	4500 (458,8)		
	10Ж50-45.2		120		400	5500 (560,8)		
	10Ж55-25.2		100		220	2500 (254,9)		
	10Ж55-50.2	5500	120		360	5000 (509,8)		
	10Ж55-75.2	5500	140			7500 (713,6)		
	10Ж60-90.2	6000			400	9000 (917,7)		
	2ОЖ35-8.2	3500	80		80	800 (81,6)		2Ø5BpI
	30Ж40-14.2	4000				1400 (142,7)		-

Таблица 1 Правая часть

Класс напрягаемой	Марка	Расход мат на опо	•		ная масса опоры, кг, пиваемой из бетона
арматуры	опоры	Бетон, куб.м	Сталь, кг	тяжелого	легкого на пористых заполнителях
	10Ж35-8.1	0,031	0,7	73,9	64,7 (55,4)
	10Ж40-8.1	0,035		84,4	74,0 (63,4)
	10Ж40-12.1	0,045		107,5	94,1 (80,6)
	1ОЖ40-16.1	0,060		144,0	126,0 (108,0)
	10Ж40-21.1	0,068		163,2	142,8 (122,4)
	10Ж45-8.1	0,040		95,1	83,1 (71,3)
	1ОЖ45-10.1	0,041	0,9	99,4	86,9 (74,5)
	1ОЖ45-15.1	0,061		145,8	127,6 (109,4)
BpII	1ОЖ45-20.1	0,068		162,0	141,8 (121,5)
-	1ОЖ45-25.1	0,070	1,8	167,4	146,5 (125,5)
	1ОЖ45-35.1	0,083		199,8	174,8 (149,8)
	1ОЖ50-15.1	0,070		168,0	147,0 (126,0)
	1ОЖ50-25.1	0,078		186,0	162,8 (139,5)
	1ОЖ50-30.1	0,083	2,0	198,0	173,3 (148,5)
	1ОЖ50-45.1	0,120		288,0	252,0 (216,0)
	1ОЖ50-50.1	0,144		345,6	302,4 (259,2)
	1ОЖ55-25.1	0,083		198,0	173,3 (148,5)
	1ОЖ55-50.1	0,145	2,2	348,5	304,9 (261,4)
	1ОЖ55-75.1	0,169		406,6	355,7 (304,9)
	10Ж60-90.1	0,202	2,4	483,9	423,4 (362,9)
	2ОЖ35-8.1	0,022	0,7	53,8	47,0 (40,3)
	3ОЖ40-14.1	0,022	0,7	63,2	56,4 (49,7)
	10Ж35-8.2	0,031	1,1	73,9	64,7 (55,4)
	10Ж40-8.2	0,035	_	84,4	74,0 (63,4)
	10Ж40-12.2	0,045	1,25	107,5	94,1 (80,6)
	10Ж40-16.2	0,060		144,0	126,0 (108,0)
Врп-І	10Ж40-21.2	0,068		163,2	142,8 (122,4)
	10Ж45-8.2	0,040		95,1	83,1 (71,3)
	10Ж45-10.2	0,041	1,4	99,4	86,9 (74,5)
	10Ж45-15.2	0,061	_	145,8	127,6 (109,4)
	10Ж45-20.2	0,068		162,0	141,8 (121,5)
	10Ж45-25.2	0,070	2,8	167,4	146,5 (125,5)
	10Ж45-35.2	0,083		199,8	174,8 (149,8)
	10Ж50-15.2	0,070		168,0	147,0 (126,0)
	10Ж50-25.2	0,078	=	186,0	162,8 (139,5)
	10Ж50-30.2	0,083	3,1	198,0	173,3 (148,5)
	10Ж50-45.2	0,120		288,0	252,0 (216,0)
	10Ж50-50.2	0,144		345,6	302,4 (459,2)
	10Ж55-25.2	0,083	_	198,0	173,3 (148,5)
	10Ж55-50.2	0,145	3,4	348,5	304,9 (261,4)
	10Ж55-75.2	0,169		406,6	355,7 (304,9)
	10Ж60-90.2	0,202	3,7	483,9	423,4 (362,9)
	2ОЖ35-8.2	0,022	1,1	53,8	47,0 (40,3)
	3ОЖ40-14.2	0,022	1,25	63,2	56,4 (49,7)

Примечания:

- 1. Марка указана для опоры, изготавливаемой из тяжелого бетона.
- 2. Длина напрягаемой арматуры принята равной длине опоры.
- 3. Справочная масса опоры приведена для тяжелого бетона со средней плотностью (в высушенном до постоянной массы состоянии) 2400 кг/куб.м, для легкого бетона на пористых заполнителях 2100 кг/куб.м, в скобках 1800 кг/куб.м.

4. Справочная масса опоры (безопасной) марок 3ОЖ40-14.1 и 3ОЖ40-14.2 приведена с учетом массы асбестоцементной трубы, равной 9,4 кг.

- 1.5. В качестве напрягаемой арматуры опор следует применять высокопрочную проволоку класса Вр-II или проволоку повышенной прочности класса Врп-I.
- 1.6. Марка опоры обозначается в соответствии с ГОСТ 23009-78 и состоит из буквенно-цифровых групп, разделенных тире.

Первая группа содержит:

цифровое обозначение типа опоры (см. п. 1.1);

буквенное обозначение наименования опоры - ОЖ;

длину опоры в дециметрах.

Во второй группе указаны:

величина изгибающего момента в гектоньютон-метрах в расчетном сечении;

обозначение вида армирования:

- 1 высокопрочной проволокой класса Вр-ІІ диаметром 4 мм;
- 2 проволокой повышенной прочности класса Врп-І диаметром 5 мм.

В марке опор, изготавливаемых из легкого бетона на пористых заполнителях или мелкозернистого бетона, приводят обозначение вида бетона - соответственно буквы П или М.

Пример условного обозначения опоры типа 1, длиной 4000 мм, рассчитанной на действие изгибающего момента $1200~{
m H\cdot M}$, армированной проволоками повышенной прочности класса Врп-II диаметром 5 мм, изготовленной из легкого бетона на пористых заполнителях:

10Ж40-12.2П

То же, типа 2, длинной 3500 мм, рассчитанной на действие изгибающего момента 800 Н·м, армированной высокопрочными проволоками класса Вр-II диаметром 4 мм, изготовленной из тяжелого бетона:

20Ж35-8.1

То же, типа 3 (безопасная опора), длинной 4000 мм, рассчитанной на действие изгибающего момента $1400~{
m H\cdot M}$, армированной высокопрочной проволокой класса Bp-II диаметром 4 мм, изготовленной из мелкозернистого бетона:

3ОЖ40-14.1М

- 1.5. В качестве напрягаемой арматуры опор следует применять высокопрочную проволоку класса Вр-II или проволоку повышенной прочности класса Врп-I.
- 1.6. Марка опоры обозначается в соответствии с ГОСТ 23009-78 и состоит из буквенно-цифровых групп, разделенных тире.

Первая группа содержит:

цифровое обозначение типа опоры (см. п. 1.1);

буквенное обозначение наименования опоры - ОЖ;

длину опоры в дециметрах.

Во второй группе указаны:

величина изгибающего момента в гектоньютон-метрах в расчетном сечении;

обозначение вида армирования:

- 1 высокопрочной проволокой класса Вр-ІІ диаметром 4 мм;
- 2 проволокой повышенной прочности класса Врп-І диаметром 5 мм.

В марке опор, изготавливаемых из легкого бетона на пористых заполнителях или мелкозернистого бетона, приводят обозначение вида бетона - соответственно буквы Π или M.

Пример условного обозначения опоры типа 1, длиной 4000 мм, рассчитанной на действие изгибающего момента $1200~{
m H\cdot M}$, армированной проволоками повышенной прочности класса Врп-II диаметром 5 мм, изготовленной из легкого бетона на пористых заполнителях:

10Ж40-12.2П

То же, типа 2, длинной 3500 мм, рассчитанной на действие изгибающего момента 800 Н·м, армированной высокопрочными проволоками класса Вр-II диаметром 4 мм, изготовленной из тяжелого бетона:

То же, типа 3 (безопасная опора), длинной 4000 мм, рассчитанной на действие изгибающего момента $1400~H\cdot M$, армированной высокопрочной проволокой класса Bp-II диаметром 4 мм, изготовленной из мелкозернистого бетона:

30Ж40-14.1М

2. ТЕХНИЧЕСКИЕ ТРЕБОВАНИЯ

- 2.1. Опоры должны изготавливаться в соответствии с требованиями настоящего стандарта по технологической документации, утвержденной в установленном порядке.
- 2.2. Опоры подлежат изготовлению в формах, обеспечивающих соблюдение требований к качеству и точности изготовления опор, установленных настоящим стандартом.
 - 2.3. Бетон
- 2.3.1. Фактическая прочность бетона опор должна соответствовать требуемой, назначаемой по ГОСТ 18105-86 в зависимости от класса бетона по прочности на сжатие (табл. 1) и от показателя однородности прочности бетона.
- 2.3.2. Коэффициент вариации прочности бетона в партии опор высшей категории качества должен быть не более 9%.
 - 2.3.3. Бетон должен иметь морозостойкость Мрз 100.
- 2.3.4. Опоры подлежат изготовлению из бетона нормальной степени плотности согласно главе СНиП II-28-73.

Водонепроницаемость бетона должна быть W4.

2.3.5. Качество материалов, применяемых для приготовления бетона, должно обеспечивать выполнение технических требований, установленных настоящим стандартом, и соответствовать:

цемент - ГОСТ 10178-85;

заполнители для тяжелого и мелкозернистого бетона - ГОСТ 10268-80;

заполнители для легкого бетона на пористых заполнителях - ГОСТ 9757-83;

вода - ГОСТ 23732-79.

Заполнитель должен иметь наибольшую крупность зерен до 20 мм.

Химические добавки, применяемые при приготовлении бетона, должны удовлетворять требованиям документов по технологии изготовления железобетонных конструкций.

- 2.4. В качестве соединительных муфт для составных (безопасных) опор типа 3 следует использовать асбестоцементные трубы по ГОСТ 539-80.
 - 2.5. Арматура
 - 2.5.1. Напрягаемая арматура должна удовлетворять требованиям:

проволока класса Вр-ІІ - ГОСТ 7348-81;

проволока класса Врп-І - ТУ 14-170-119-80.

- 2.5.2. Натяжение арматуры следует осуществлять механическим или электротермомеханическим способами.
- 2.5.3. Температура нагрева напрягаемой арматуры при электротермомеханическом способе натяжения не должна превышать значений, установленных документами по технологии изготовления предварительно напряженных железобетонных конструкций.
- 2.5.4. При применении электротермомеханического способа натяжения арматуры должны проводиться контрольные испытания проволоки на растяжение после электронагрева.
- 2.5.5. Значения усилий в напрягаемой арматуре, контролируемых по окончании натяжения на упоры, должны соответствовать установленным в табл. 2.

Таблина 2

Напрягаемая арматура	Усилие в напрягаемой арматуре, кН (кгс)
Ø4Bp-II	14,32 (1460)
∅5Врп-I	10,98 (1120)

2.5.6. Отклонения значений усилий в напрягаемой арматуре от установленных в табл. 2 не должны превышать -5 и +10%.

2.6. Передача усилий обжатия на бетон (отпуск натяжения арматуры) должна производиться после достижения бетоном требуемой прочности, назначаемой по ГОСТ 18105-86 в зависимости от нормируемой передаточной прочности и от показателя однородности прочности бетона.

Нормируемая передаточная прочность бетона составляет 60% класса бетона по прочности на сжатие.

Фактическая передаточная прочность бетона должна быть не менее $19,6~\mathrm{M\Pi a}$ (200 кгс/кв.см).

2.7. Поставку опор потребителю производят с прочностью бетона не ниже требуемой передаточной прочности согласно п. 2.6.

Поставка опор с отпускной прочностью бетона менее прочности, соответствующей классу бетона по прочности на сжатие (п. 2.3.1), может производиться при условии, что изготовитель гарантирует достижение бетоном прочности, соответствующей его классу (определяемой по результатам испытаний контрольных образцов), в возрасте 28 сут.

- 2.8. Точность изготовления опор
- 2.8.1. Отклонения размеров опор от номинальных, указанных на черт. 1 и 2, не должны превышать, мм:

по длине опоры ± 20

по размерам поперечного сечения±3

- 2.8.2. Непрямолинейность профиля боковых граней, измеряемая на участке длиной 2 м, не должна превышать 10 мм, а для опор высшей категории качества 5 мм.
- 2.8.3. Отклонения положения напрягаемой арматуры от указанного на черт. 1 и 2 не должны превышать 2 мм.
- 2.8.4. Концы напрягаемой арматуры не должны выступать за торцевые поверхности опор более чем на 20 мм и должны быть защищены слоем плотного цементно-песчаного раствора или битумным лаком.
 - 2.8.5. На поверхности опор не допускаются:

раковины диаметром более 10 мм и глубиной более 5 мм, а для опор высшей категории качества - диаметром более 6 мм и глубиной более 3 мм;

местные наплывы бетона высотой более 5 мм и впадины глубиной более 3 мм;

сколы бетона ребер глубиной более 10 мм и общей длиной более 50 мм на участке ребра длиной 1 м;

трещины в бетоне, за исключением местных поверхностных усадочных.

3. ПРАВИЛА ПРИЕМКИ

3.1. Приемку опор следует производить в соответствии с требованиями ГОСТ 13015.1-81.

4. МЕТОДЫ КОНТРОЛЯ И ИСПЫТАНИЙ

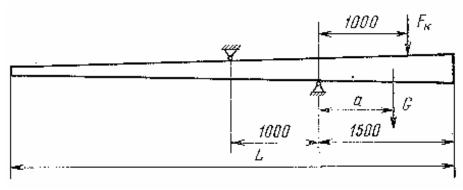
- 4.1. Прочность бетона на сжатие следует определять по ГОСТ 10180-78 на серии образцов, изготовленных из бетонной смеси рабочего состава, или неразрушающими методами по ГОСТ 17624-87, ГОСТ 22690.0-77, ГОСТ 22690.1-77 ГОСТ 22690.4-77.
 - 4.2. Морозостойкость бетона следует определять по ГОСТ 10060-87.
- 4.3. Водонепроницаемость бетона следует определять на образцах, изготовленных из бетонной смеси рабочего состава, по ГОСТ 12730.0-78 и ГОСТ 12730.5-84.
 - 4.4. Средняя плотность бетона должна определяться по ГОСТ 12730.0-78 и ГОСТ 12730.1-78.
- 4.5. Методы контроля и испытаний исходных сырьевых материалов для изготовления опор должны соответствовать установленным государственными стандартами и техническими условиями на эти материалы.
- 4.6. Измерение контролируемого натяжения напрягаемой арматуры производят в соответствии с ГОСТ 22362-77.

4.7. Размеры, непрямолинейность профиля опор, расположение напрягаемой арматуры, качество бетонных поверхностей опор следует проверять методами, установленными ГОСТ 13015-75.

4.8. Опоры, предназначенные для испытания нагружением, должны иметь возраст бетона не менее 3 и не более 28 сут и удовлетворять всем другим требованиям настоящего стандарта.

Допускается использовать для испытаний нагружением опоры, имеющие ржавые пятна на лицевой поверхности; опоры, имеющие раковины, местные наплывы и околы, размеры которых превышают допускаемые настоящим стандартом не более чем в два раза, и другие дефекты, не влияющие на прочность опор.

4.9. Испытание опор по трещиностойкости следует производить в соответствии с ГОСТ 8829-85 по схеме, приведенной на черт. 3.



Черт. 3

Загружение опор производят ступенями. Доля нагрузки каждой ступени должна составлять не более 10% контрольной.

Контрольную нагрузку F_{κ} по проверке трещиностойкости (с учетом собственного веса G консольной части опоры, приложенного в центре ее тяжести), при которой образование трещин не допускается, принимают по табл. 3.

Таблица 3

Марка опоры	Контрольная нагрузка F_{κ} , H (кгс), по трещиностойкости при плотности бетона, кг/куб.м						
	2400	2300	2200	2100	2000	1900	1800
1ОЖ35-8.1	600	609	617	625	634	641	650
1ОЖ35-8.2	(61,2)	(62,1)	(62,9)	(63,7)	(64,6)	(65,4)	(66,3)
1ОЖ40-8.1	489	502	515	528	541	554	567
1ОЖ40-8.2	(49,9)	(51,2)	(52,5)	(53,8)	(55,2)	(56,5)	(57,8)
10Ж40-12.1	776	793	810	829	846	864	882
10Ж40-12.2	(79,1)	(80,9)	(82,6)	(84,5)	(86,3)	(88,1)	(89,9)
1ОЖ40-16.1	1024	1048	1072	1095	1120	1143	1168
1ОЖ40-16.2	(104,4)	(106,9)	(109,3)	(111,7)	(114,2)	(116,6)	(119,1)
1ОЖ40-21.1	1434	1461	1489	1517	1545	1573	1599
1ОЖ40-21.2	(146,2)	(149,0)	(151,8)	(154,7)	(157,5)	(160,4)	(163,1)
1ОЖ45-8.1	485	505	511	524	537	550	568
1ОЖ45-8.2	(49,4)	(51,5)	(52,1)	(53,4)	(54,8)	(56,1)	(57,4)

	ı	1	1	ľ	1	1	1
10Ж45-10.1	665	679	693	707	721	735	748
10Ж45-10.2	(67,8)						
10/145-10.2	(07,0)	(69,2)	(70,7)	(72,1)	(73,5)	(74,9)	(76,3)
10Ж45-15.1	990	1011	1033	1053	1075	1096	1117
10Ж45-15.2	(101,0)	(103,1)	(105,3)	(107,4)	(109,6)	(111,8)	(113,9)
	, ,	, ,	, ,	, ,	, ,	, ,	, ,
103161= 00.4	4.40.4	4440	4.400	4 4 0 4	4=40	4=40	4=00
10Ж45-20.1	1421	1446	1469	1494	1518	1542	1566
10Ж45-20.2	(144,9)	(147,4)	(149,8)	(152,3)	(154,8)	(157,2)	(159,7)
	(, . ,	(, . ,	(, . ,	(10=,0)	(1 2 1, 2)	(, _ ,	(100,1)
10Ж45-25.1	1935	1959	1982	2006	2029	2053	2076
10Ж45-25.2	(197,3)	(199,8)	(202,1)	(204,5)	(206,9)	(209,3)	(211,7)
10/1145-25.2	(137,3)	(133,0)	(202,1)	(204,0)	(200,0)	(200,0)	(211,7)
10Ж45-35.1	2797	2826	2856	2885	2914	2943	2972
10Ж45-35.2	(285,2)	(288,2)	(291,2)	(294,2)	(297,1)	(300,1)	(303,1)
1ОЖ50-15.1	998	1019	1040	1061	1082	1102	1124
10Ж50-15.2	(101,8)	(103,9)	(106,0)	(108,2)	(110,3)	(112,4)	(114,6)
	, ,	, ,	, ,	, ,	, ,	, ,	, ,
4001650.05.1	4000	40=0	4070	0000	0000	00.10	0074
10Ж50-25.1	1928	1953	1976	2000	2023	2048	2071
10Ж50-25.2	(196,6)	(199,1)	(201,5)	(203,9)	(206,3)	(208,8)	(211,2)
	(100,0)	(100,1)	(=0.,0)	(=00,0)	(=00,0)	(=00,0)	(= : :,=)
10Ж50-30.1	2382	2407	2433	2460	2484	2511	2536
10Ж50-30.2	(242,9)	(245,4)	(248,1)	(250,8)	(253,3)	(256,0)	(258,6)
10/130-30.2	(242,3)	(243,4)	(240,1)	(230,0)	(233,3)	(230,0)	(230,0)
10Ж50-45.1	3561	3600	3638	3078	3718	3757	3795
10Ж50-45.2	(363,1)	(367,1)	(371,0)	(375,0)	(379,1)	(383,1)	(387,0)
10Ж50-50.1	4337	4386	4434	4482	4531	4579	4628
10Ж50-50.2	(442,2)	(447,2)	(452,1)	(457,0)	(462,0)	(466,9)	(471,9)
4031655.05.4	40.47	4000	4000	0045	0000	0004	0005
10Ж55-25.1	1947	1969	1993	2015	2039	2061	2085
10Ж55-25.2	(198,5)	(200,8)	(203,2)	(205,5)	(207,9)	(210,2)	(212,6)
	(100,0)	(=00,0)	(===,=)	(=00,0)	(=0:,0)	(=:=,=,	(=:=,=,
10Ж55-50.1	3937	3981	4025	4070	4114	4157	4201
1ОЖ55-50.2	(401,4)	(405,9)	(410,4)	(415,0)	(419,5)	(423,9)	(428,4)
. 57.130 00.2	(.5.,.)	(1.55,5)	(, . ,	((, . ,	(0,0)	(5, ./
10Ж55-75.1	6259	6311	6362	6414	6465	6517	6570
10Ж55-75.2							
10/105-75.2	(638,2)	(643,5)	(648,7)	(654,0)	(659,2)	(664,5)	(669,9)
		<u> </u>					<u> </u>
10Ж60-90.1	7612	7670	7728	7785	7844	7901	7958
1ОЖ60-90.2	(776,2)	(782,8)	(788,0)	(793,8)	(799,8)	(805,7)	(811,5)
2ОЖ35-8.1	665	670	676	682	686	692	698
2ОЖ35-8.2	(67,8)	(68,3)	(68,9)	(69,5)	(70,0)	(70,6)	(71,2)
	,						
2021(40.44.4	005	070	070	000	000	000	000
3ОЖ40-14.1	665	670	676	682	686	692	698
3ОЖ40-14.2	(67,8)	(68,3)	(68,9)	(69,5)	(70,0)	(70,6)	(71,2)
1	(-1,-)	(-2,-)	(-0,0)	(==,=,	(2, 2, 2,	(2, 2, 2,	(, , , , , ,
				i .		•	

Примечания:

^{1.} Контрольная нагрузка F_{κ} приведена с учетом массы консольной части опоры, к которой приложена контрольная нагрузка.

^{2.} Массу загрузочного устройства следует учитывать как составную часть контрольной нагрузки.

5. МАРКИРОВКА, ХРАНЕНИЕ И ТРАНСПОРТИРОВАНИЕ

- 5.1. Маркировка опор должна производиться по ГОСТ 13015.2-81.
- 5.2. Требования к документу о качестве опор, поставляемых потребителю, по ГОСТ 13015.3-81.
- 5.3. Опоры следует хранить на складе готовой продукции в контейнерах, штабелях или пакетах рассортированными по маркам.

Высота штабеля или пакета должна быть не более 2 м.

- 5.4. Нижний ряд опор в штабеле или пакете следует укладывать на плотное выравненное основание по деревянным прокладкам.
- 5.5. Поставка опор потребителю должна осуществляться в контейнерах или пакетах любым видом транспорта.
- 5.6. Погрузку, транспортирование и разгрузку опор следует производить, соблюдая правила техники безопасности и принимая меры, исключающие возможность повреждения опор.

Разгрузка опор сбрасыванием не допускается.

5.7. Погрузку, крепление и транспортирование опор на открытом железнодорожном подвижном составе (полувагоны или платформы) следует осуществлять в соответствии с требованиями Правил перевозок грузов и Технических условий погрузки и крепления грузов, утвержденных Министерством путей сообщения.

При транспортировании опор пакетами должны соблюдаться требования ГОСТ 21929-76. Транспортная маркировка - по ГОСТ 14192-77.

ПРИЛОЖЕНИЕ Рекомендуемое

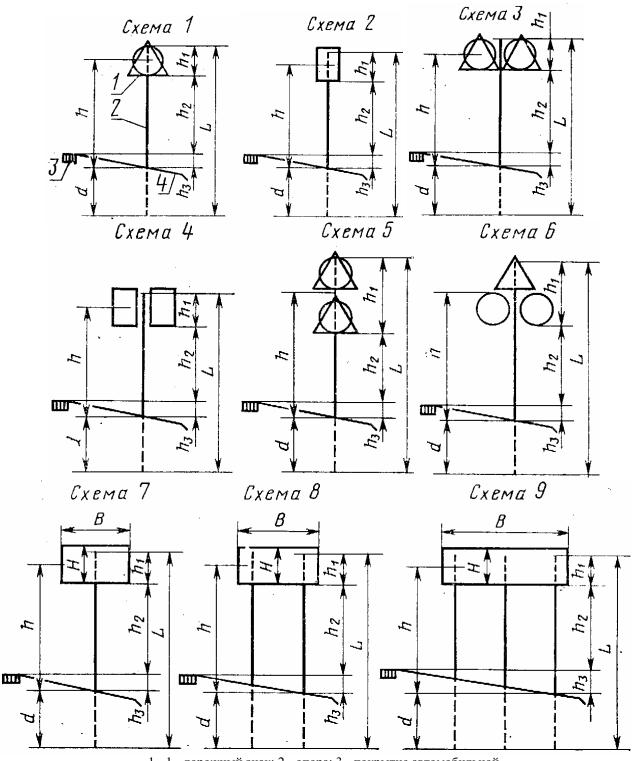
УКАЗАНИЯ ПО ВЫБОРУ ПАРАМЕТРОВ ОПОРЫ ДОРОЖНЫХ ЗНАКОВ

1. Необходимая длина опоры L, м, при различных схемах установки дорожных знаков, приведенных на чертеже, должна удовлетворять условию

$$L = h_1 + h_2 + h_3 + d,$$

- где h_1 высота части опоры, закрытой знаком (знаками). При этом верхний край знака должен возвышаться над верхом опоры не более чем на 0.15 м; расстояние между краями смежных знаков, размещаемых по вертикали, принимают равным 0.05 м;
- h_2 высота части опоры от низа дорожного знака до верха кромки проезжей части автомобильной дороги, принимаемая не менее 1,5 2,0 м;
- h_3 разница высот между поверхностью кромки проезжей части и места установки опоры, принимаемая равной 0,2 м для одностоечных опор, 0,3 для двухстоечных и 0,35 м для трехстоечных;
- d заглубление опоры в грунт, равное 1,5 м (кроме опор длиной 3,5 м, для которых d =1,2 м).

Расчетные схемы опор для установки дорожных знаков



1 - 1 - дорожный знак; 2 - опора; 3 - покрытие автомобильной дороги; 4 - обочина (присыпная берма)

2. Размеры поперечного сечения и вид армирования опоры должны приниматься в зависимости от расчетного изгибающего момента $M,\ H\cdot M\ (\ \mbox{KFC}\cdot M\),$ возникающего от ветровой нагрузки на щиты знаков, на опоры и определяемого по формуле

$$M = 1.1Wh$$
,

где 1,1 - коэффициент, учитывающий дополнительный изгибающий момент от ветровой нагрузки, действующей собственно на опору (без знака); (343) 378-02-78 г. Екатеринбург

W - расчетная ветровая нагрузка на знак (знаки), H (кгс),

$$W = Aq^{\rm S}_{\ \Pi};$$

A - расчетная площадь знака (знаков), кв.м;

 $q^{\mathrm{S}}_{\ \Pi}$ - нормативное значение статической составляющей ветровой нагрузки Па (кгс/кв.м),

$$q_{\Pi}^{S} = 0.75q_{0}kc;$$

0,75 - коэффициент снижения ветровой нагрузки из-за небольшой высоты опоры;

 q_0 - скоростной напор ветра, принимаемый равным 539,4 Па (55 кгс/кв.м);

k - коэффициент, учитывающий изменение скоростного напора ветра по высоте, равный 1;

с - аэродинамический коэффициент, равный 1,4;

h - высота приложения ветровой нагрузки, м.

При указанных значениях изгибающий момент допускается определять по формуле

$$M = 623,01Ah, H \cdot M (M = 63,525Ah, KCC \cdot M).$$

- 3. Для двух- и трехстоечных опор (см. схемы 8 и 9), предназначенных для установки дорожных знаков индивидуального проектирования, вычисленный общий изгибающий момент следует уменьшить соответственно в два и три раза.
- 4. По установленной высоте опоры и расчетному изгибающему моменту выбирается типоразмер опоры по табл. 1 настоящего стандарта.
- 5. Потребная длина опоры и значения расчетных изгибающих моментов для основных схем установки дорожных знаков приведены в табл. 1 и 2 настоящего приложения.

Таблица 1 Расчетные показатели опоры для основных схем установки дорожных знаков

Номе р схемы	Типоразмер знака по ГОСТ 10807-78	Длина опоры L , м	Изгибающий момент М в расчетном сечении опоры, $H \cdot M$ ($K\Gamma C \cdot M$)	Номе р схемы	Типоразмер знака по ГОСТ 10807-78	Длина опоры L , м	Изгибающий момент М в расчетном сечении опоры, Н·м
	_	3,50 4,50	352,6 (35,36) 440,7 (44,95)		_	4,00 4,50	1446,6 (147,51) 1783,1 (181,82)
1	II	4,00 4,50	491,7 (50,14) 611,6 (62,36)	4	II	4,00 4,50	2042,3 (208,26) 2500,2 (254,96)
	III	4,00 4,50	851,9 (86,86) 1050,0 (107,07)		III	4,50 5,00	3603,1 (367,40) 4360,0 (444,58)
	IV	4,50 5,00	1619,2 (165,11) 1971,2 (201,00)		I	4,50 5,00	821,6 (83,78) 997,9 (101,76)
	1	4,00 4,50	723,3 (73,76) 891,6 (90,91)	5	II	5,00 5,50	1165,7 (118,86) 1405,6 (143,33)
2	II	4,00 4,50	1021,1 (104,13) 1250,1 (127,47)		III	5,50 6,00	2084,2 (212,55) 2480,4 (252,91)
	III	4,50 5,00	1801,6 (183,70) 2180,0 (222,29)		IV	5,50 6,00	4125,4 (420,66) 4829,4 (492,45)

	I	4,00 4,50	705,3 (71,91) 881,5 (89,89)		I	4,50 5,00	1137,2 (115,96) 1401,6 (142,93)
3	II	4,00 4,50	983,5 (100,27) 1223,3 (124,73)	6	II	5,00 5,50	1583,0 (161,43) 1942,8 (198,10)
	III	4,00 4,50	1703,8 (173,73) 2100,0 (214,15)		III	5,00 5,50	2793,4 (284,85) 3387,7 (345,46)
	IV	4,50 5,00	3238,4 (330,22) 3942,4 (402,00)		IV	5,50 6,00	4510,6 (459,94) 5503,6 (551,93)

 Таблица 2

 Расчетные показатели опоры для дорожных знаков индивидуального проектирования

Номер схемы	Размер знака ВхН, м	Длина опоры L , м	Изгибающий момент М в расчетном сечении опоры, $H \cdot M$ (КГС \cdot М)
	1,00x0,34	3,50 4,00	396,1 (40,39) 502,0 (51,19)
	1,50x0,34	3,50 4,00	594,2 (60,58) 753,3 (76,78)
7	1,00x0,51	3,50 4,00	622,7 (63,50) 781,6 (79,70)
_	1,50x0,51	4,00 4,50	928,0 (94,63) 1165,0 (118,79)
	1,00x4,50	4,00 4,50	864,1 (88,11) 1075,9 (109,71)
	1,50x0,68	4,00 4,50	1296,5 (133,11) 1614,2 (164,60)
	2,00x0,51	4,00 4,50	654,5 (66,74) 813,3 (82,00)
	2,50x0,51	4,00 4,50	818,2 (83,43) 1016,7 (103,31)
	2,00x0,68	4,00 4,50	906,5 (92,43) 1118,3 (114,03)
	2,50x0,68	4,00 4,50	1133,3 (115,56) 1398,0 (142,56)
	3,00x0,68	4,00 4,50	1360,0 (138,67) 1677,7 (171,07)
	3,50x0,68	4,00 4,50	1586,5 (161,76) 1957,2 (199,56)

	4,00x0,68	4,00	1813,3 (184,89)
	, ,	4,50	2236,9 (228,09)
		.,00	2200,0 (220,00)
	4,50x0,68	4,00	2039,7 (207,99)
		4,50	2516,3 (256,58)
	2,00x1,02	4,50	1467,8 (149,67)
	,,,,,,	5,00	1785,6 (182,02)
8		3,00	1700,0 (102,02)
	2.50v1.02	4,50	1834,9 (187,10)
	2,50x1,02		
		5,00	2232,1 (227,60)
	3,00x1,02	4,50	2202,0 (224,54)
	3,000 1,02		
		5,00	2678,6 (273,14)
	3,50x1,02	4,50	2568,9 (261,95)
	3,30X1,0Z		
		5,00	3125,0 (318,66)
	4,00x1,02	4,50	2935,9 (299,37)
	-,00X 1,0Z		
		5,00	3571,4 (364,17)
	4,50x1,02	4,50	3301,9 (336,69)
	7,001,02		
		5,00	4018,3 (409,76)
	2,00x1,50	5,00	2383,0 (242,99)
	2,00x1,50		
		5,50	2850,2 (290,64)
	2,50x1,50	5,00	2978,7 (303,74)
	2,00%1,00		
		5,50	3563,6 (363,37)
	3,00x1,50	5,00	3574,5 (364,49)
	0,0001,00		
		5,50	4275,4 (435,96)
	3,50x1,50	5,00	4171,0 (425,32)
	,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,	5,50	4987,1 (508,53)
		3,30	4907,1 (300,33)
	4,00x1,50	5,00	4765,9 (485,98)
	, ,	5,50	5700,5 (581,27)
		0,00	0700,0 (001,21)
	. = 2		
	4,50x1,50	5,00	5360,9 (546,65)
		5,50	6413,8 (654,01)
		-,	
	0.00.000		F000 0 (F00 00)
	3,00x2,00	5,50	5233,2 (533,63)
		6,00	6167,7 (628,92)
		,	
	0.50.000	5.50	0405 4 (000 50)
	3,50x2,00	5,50	6105,4 (622,56)
		6,00	7195,6 (733,74)
		•	
	4.00%0.00	F 50	6077.6 (744.54)
	4,00x2,00	5,50	6977,6 (711,51)
		6,00	8223,6 (838,56)
	5 00v4 00	4.50	2500.2 (254.06)
	5,00x1,02	4,50	2500,3 (254,96)
		5,00	3029,8 (308,96)
	5 50v4 00	4.50	3220 6 (220 24)
	5,50x1,02	4,50	3239,6 (330,34)
		5,00	3924,9 (400,22)
9			
9	5,00x1,50	5,00	4049,5 (412,93)
	-,,	5,50	4828,3 (492,34)
		3,30	TUZU,U (+32,U4)

6,50x1,50	5,00 5,50	5264,4 (536,81) 6277,6 (640,04)
5,00x2,00	5,50 6,00	5918,6 (603,51) 6956,8 (709,39)