

С С С Р

Министерство Транспортного Строительства

ГЛАЭТРАНСПРОЕКТ  
ЛЕНГИПРОТРАНСМОСТ

## ПРОЕКТ

СТАНДАРТНЫХ ОПОРНЫХ ЧАСТЕЙ  
ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫХ ПРОЛЕТНЫХ СТРОЕНИЙ  
ДЛИНОЙ ОТ 7,3 ДО 34,2 м  
ДЛЯ ЖЕЛЕЗНОДОРОЖНЫХ МОСТОВ.

3.504-26

Год изд.	9
Легенда	(32 листа)

ЛЕННИНГРАД  
1967г.

С С С Р

Министерство Транспортного Строительства

ГЛАВТРАНСПРОЕКТ  
ЛЕНГИПРОТРАНСМОСТ

ПРОЕКТ  
СТАНДАРТНЫХ ОПОРНЫХ ЧАСТЕЙ  
ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫХ ПРОЛЕТНЫХ СТРОЕНИЙ  
длиной от 7,3 до 34,2 м  
для ЖЕЛЕЗНОДОРОЖНЫХ МОСТОВ.

3.501-26

Начальник Ленгипротрансмоста  
Гл. инженер Ленгипротрансмоста  
Нач. отдела типового проектирования  
Гл. инженер проекта

*Шестаков*  
*Симонов*  
*Горбунов*

Васильченко И.С.  
Винокуров А.А.  
Артамонов Е.А.  
Голицын Ф.Г.

Год: 1967  
Лот: 9  
Серия: 13784

Год: 1967  
Лот: 9  
Серия: 13784

Л Е Н И Н Г Р А Д  
1967 г.

577 2

# Содержание

№ п/п	Наименование	№ листов
1	Пояснительная записка	—
	<b>I. Общая часть</b>	
2	Основные показатели.	1"
3	Расчетный лист стандартных опорных частей (плоских и тонкостенных) для железобетонных пролетных строений длиной от 7,3 до 16,5 м и предварительно-напряженного пролетного строения длиной 16,5 м	24
4	Расчетный лист стандартных опорных частей для предварительно-напряженного пролетного строения длиной 18,7 м (секторных)	3
5	Расчетный лист стандартных опорных частей для предварительно-напряженных пролетных строений длиной 23,6 и 27,6 м (секторных)	4
6	Расчетный лист стандартных опорных частей для предварительно-напряженного пролетного строения длиной 34,2 м (секторных)	5
	<b>II. Конструкция</b>	
7	Стандартные сварные опорные части (Г-1) для плитных железобетонных пролетных строений длиной 7,3 и 7,7 м	6"
8	Стандартные сварные опорные части (Г-1) для плитных железобетонных пролетных строений длиной 7,3 и 7,7 м (продолжение)	7"
9	Стандартные сварные опорные части (Г-1) для железобетонных ребристых пролетных строений длиной от 9,3 до 12,2 м	8
10	Стандартные листы опорные части (Г-1) для железобетонных ребристых пролетных строений длиной от 9,3 до 12,2 м	9
11	Стандартные сварные опорные части (Г-19) для железобетонных ребристых пролетных строений длиной от 9,3 до 16,5 м и предварительно-напряженного пролетного строения длиной 16,5 м	10
12	Стандартные листы опорные части (Г-19) для железобетонных ребристых пролетных строений длиной от 13,5 до 16,5 м и предварительно-напряженного пролетного строения длиной 16,5 м	11
13	Стандартные сварные опорные части (Г-2) для железобетонных плитных пролетных строений длиной от 9,3 до 12,2 м	12
14	Стандартные листы опорные части (Г-2) для железобетонных плитных пролетных строений длиной от 9,3 до 12,2 м	13
15	Стандартные сварные опорные части (Г-29) для железобетонных плитных пролетных строений длиной от 13,5 до 16,5 м	14

№ п/п	Наименование	№ листов
16	Стандартные листы опорные части (Г-29) для железобетонных плитных пролетных строений длиной от 13,5 до 16,5 м	15
17	Стандартные сварные опорные части (Г-2) для предварительно-напряженного ребристого пролетного строения длиной 18,7 м	16
18	Стандартные сварные опорные части (Г-2) для предварительно-напряженного ребристого пролетного строения длиной 18,7 м (продолжение)	17
19	Стандартные сварные опорные части (Г-2) для предварительно-напряженного ребристого пролетного строения длиной 18,7 м (продолжение)	18
20	Стандартные сварные опорные части (Г-2) для предварительно-напряженного ребристого пролетного строения длиной 18,7 м (продолжение)	19
21	Стандартные листы опорные части (Г-2) для предварительно-напряженного ребристого пролетного строения длиной 18,7 м	20
22	Стандартные листы опорные части (Г-2) для предварительно-напряженного ребристого пролетного строения длиной 18,7 м (продолжение)	21
23	Стандартные листы опорные части (Г-2) для предварительно-напряженного ребристого пролетного строения длиной 18,7 м (продолжение)	22
24	Стандартные листы опорные части (Г-2) для предварительно-напряженного ребристого пролетного строения длиной 18,7 м (продолжение)	23
25	Стандартные листы опорные части (Г-2) для предварительно-напряженного ребристого пролетного строения длиной 23,6 и 27,6 м	24
26	Стандартные листы опорные части (Г-29) для предварительно-напряженного ребристого пролетного строения длиной 23,6 и 27,6 м (продолжение)	25
27	Стандартные листы опорные части (Г-29) для предварительно-напряженного ребристого пролетного строения длиной 23,6 и 27,6 м (продолжение)	26
28	Стандартные листы опорные части (Г-29) для предварительно-напряженного ребристого пролетного строения длиной 23,6 и 27,6 м (продолжение)	27
29	Стандартные листы опорные части (Г-29) для предварительно-напряженного ребристого пролетного строения длиной 34,2 м	28
30	Стандартные листы опорные части (Г-29) для предварительно-напряженного ребристого пролетного строения длиной 34,2 м (продолжение)	29
31	Стандартные листы опорные части (Г-29) для предварительно-напряженного ребристого пролетного строения длиной 34,2 м (продолжение)	30
32	Стандартные листы опорные части (Г-29) для предварительно-напряженного ребристого пролетного строения длиной 34,2 м (продолжение)	31

В чертежи с индексом "Ц" внесены изменения  
26 июня 1968г., согласованные МПС письмом №ЧНЭ15  
от 10 июня 1968г.

Модель  
Г. Г.  
Год  
1968  
Лист  
1 из 15

## Пояснительная

Типовой проект стандартных опорных частей железобетонных пролетных строений длиной от 7,3 до 34,2 м для железнодорожных мостов разработан Ленгипротрансом по плану типового проектирования 1967 года.

Настоящий проект разработан взамен типового проекта опорных частей инв. № 7333 (Ленгипротрансом, 1955 год).

При разработке проекта руководствовались строительными нормами и правилами СНиП II-Д.7-62\* и указаниями по проектированию железобетонных и бетонных конструкций железнодорожных, автомобильных и городских мостов и труб (СНБ-55). В настоящем проекте предоставлены опорные части для железобетонных пролетных строений из обычного железобетона длиной от 7,3 до 16,5 м, изготавливаемых по типовому проекту железобетонных пролетных строений для железнодорожных мостов пролетами от 2 до 16 м, разработанному Ленгипротрансом в 1966 г и утвержденному Министерством путей сообщения 22 июля 1967 г. приказ № П-18884 и для пролетных строений из предварительно напряженного железобетона длиной от 16,5 до 27,6 м, изготавливаемых по типовому проекту сборных пролетных строений из предварительно напряженного железобетона длиной 16,5; 18,7; 23,6 и 27,6 м для мостов и путепроводов на железнодорожных дорогах, разработанным Ленгипротрансом в 1967 г и утвержденным Министерством путей сообщения 13 июля 1967 г приказ № П-17955. Кроме того, в проекте предоставлены опорные части для пролетных строений из предварительно напряженного железобетона длиной 34,2 м, изготавливаемого по проекту инв. № 184/4 и инв. № 161/6.

В проекте разработаны следующие типы опорных частей:

- сборные плоские опорные части марки П-1 (см. листы № 6 и 7), предназначенные для плитных железобетонных пролетных строений длиной 7,3 и 7,7 м;
- сборные и литые тонкозализные опорные части марки Т-1 (см. листы № 8 и 9) для ребристых железобетонных пролетных строений длиной от 9,3 до 12,2 м;
- сборные и литые тонкозализные опорные части марки Т-1<sup>2</sup> (см. листы № 10 и 11) - для ребристых железобетонных пролетных строений длиной от 13,5 до 16,5 м и для пролетного строения длиной 16,5 м из предварительно напряженного железобетона;
- сборные и литые тонкозализные опорные части марки Т-2 (см. листы № 12 и № 13), предназначенные для плитных железобетонных пролетных строений длиной от 9,3 до 12,2 м;
- сборные и литые тонкозализные опорные части марки Т-2<sup>2</sup> (см. листы № 14 и 15) для плитных железобетонных пролетных строений длиной от 13,5 до 16,5 м;
- сборные и литые секторные опорные части марки С-2 (см. листы № 16-23), предназначенные для ребристого пролетного строения из предварительно напряженного же-

## ЗАПИСКА

лебетона длиной 18,7 м.

- литые секторные опорные части марки С-2<sup>2</sup> (см. листы № 24-27) - для ребристых пролетных строений из предварительно напряженного железобетона длиной 23,6 и 27,6 м;
- литые секторные опорные части марки С-2<sup>5</sup> (см. листы № 28-31), предназначенные для ребристого пролетного строения из предварительно напряженного железобетона длиной 34,2 м по проектом инв. № 185/4 и инв. № 161/6.

Материал опорных частей указан на соответствующих чертежах проекта. Прикрепление опорных частей к скользящим коробкам пролетных строений предусматривается двумя видами:

1. на штыльках;
2. на болтах (высота кромки сборочного шва должна быть не менее 12 мм).

Конструкция скользящих коробок приведена в проектах пролетных строений. Сборка элементов из стали марки М16С должна осуществляться автоматически или полуавтоматически цеперодистой стальной сборочной проволокой марки Св-08Я и Св-08ГЯ по ГОСТ 2246-60 и плавленной флюсом марки ОСЦ-45 и ЯН-348-Я (ОСЦ-45М и ЯН-348-М) по ГОСТ 9087-59 или вручную качественными электродами типа Э42Я по ГОСТ 9467-60 с толстой обмоткой. Высота кромки сборочного шва должна быть не менее 12 мм.

При изготавлении пролетных строений должно быть предусмотрено следующее: - зарезинивание стыков скользящих коробок должно быть выполнено под линейку и под шуп 0,3 мм;

- установка скользящих коробок должна осуществляться по уровню. Разность отметок скользящих листов четырех опорных узлов одного блока плитных пролетных строений не должно превышать ±20 мм.

Серийность	МПП
Марка	9
Марка жгт	13/84
Заказ №	

№/п	Наименование сборочных частией	Звездочка марки сборочных частией	Тип пролетных строений	Высота опорных частией	Размеры нижнего сплошного листа		Геометрические размеры между анкерами		Марка стали и ГОСТ	Вес одной единицы		Количество сплошных частией на пролетное строение	Общий вес сплошных частий на пролетное строение			
					Ширина сплошного листов	Поперечная толщина сплошного листов	Ширина сплошного листов	Поперечная толщина сплошного листов		Номер сплошного листов	Номер сплошного листов					
1	Плоские листовые	П-1	Железобетонные плитные пролетные строения Сп-7.3 и 7.7 м	65	35	45	27	32	М16С	ГОСТ 6713-53	61,2	61,2	8	490		
2	Панелиционные сборные	Т-1	Железобетонные ребристые пролетные строения Сп-9.3; 9.85; 11.5 и 12.2 м	200	45	56	35	48	М16С	ГОСТ 6713-53	273,1	273,1	4	1092		
3	Панелиционные листовые	Т-1	Железобетонные ребристые пролетные строения Сп-9.3; 9.85; 11.5 и 12.2 м	200	45	56	35	48	Ст. 25.Л.20. III	ГОСТ 977-65	269,5	269,5	4	1078		
4	Панелиционные сборные	Т-1 <sup>2</sup>	Железобетонные ребристые пролетные строения Сп-13.3; 14.3 и 16.5 м и ребристые сплошные пролетные строения Сп-16.5 м	222	45	56	34	45	М16С	ГОСТ 6713-53	304,9	304,9	4	1220		
5	Панелиционные листовые	Т-1 <sup>2</sup>	Железобетонные ребристые пролетные строения Сп-13.5; 14.3 и 16.5 м и ребристые сплошные пролетные строения Сп-16.5 м	222	45	56	34	45	Ст. 25.Л.20. III	ГОСТ 977-65	301,0	301,0	4	1204		
6	Панелиционные сборные	Т-2	Железобетонные плитные пролетные строения Сп-9.3; 9.85; 11.5 и 12.2 м	172	35	40	27	32	М16С	ГОСТ 6713-53	102,0	102,0	8	816		
7	Панелиционные листовые	Т-2	Железобетонные плитные пролетные строения Сп-9.3; 9.85; 11.5 и 12.2 м	172	35	40	27	32	Ст. 25.Л.20. III	ГОСТ 977-65	104,6	104,6	8	837		
8	Панелиционные сборные	Т-2 <sup>2</sup>	Железобетонные плитные пролетные строения Сп-9.3; 9.85; 11.5 и 12.2 м	184	35	40	25	30	М16С	ГОСТ 6713-53	115,6	115,6	8	925		
9	Панелиционные листовые	Т-2 <sup>2</sup>	Железобетонные плитные пролетные строения Сп-13.5; 14.3 и 16.5 м	184	35	40	25	30	Ст. 25.Л.20. III	ГОСТ 977-65	118,2	118,2	8	946		
10	Секторные сборные	С-2	Преднагруженное ребристое пролетное строение Сп=18.7 м	384	42	90	29	80	М16С	ГОСТ 6713-53	615,3	476,4	4	2183		
11	Секторные листовые	С-2	Преднагруженное ребристое пролетное строение Сп=18.7 м	384	42	90	29	80	Ст. 25.Л.20. III	ГОСТ 977-65	534,7	461,6	4	1993		
12	Секторные листовые	С-2 <sup>2</sup>	Преднагруженное ребристое пролетное строение Сп=23.6 и 27.6 м	505	42	90	29	80	Ст. 25.Л.20. III	ГОСТ 977-65	653,5	550,2	4	2407		
13	Секторные листовые	С-2 <sup>2</sup>	Преднагруженное ребристое пролетное строение Сп=34.2 м	554	62	90	49	80	Ст. 25.Л.20. III	ГОСТ 977-65	958,8	789,9	4	3497		

### Примечание.

Для секториціх опорнівих чисток:

числителя — подвижная опорная часть;

Знаменатель - неподвижная опорная часть

СССР Министерство транспортного строительства Государственный генеральный инженер-издатель		Проект стационарных опорных частей железнодорожных раздельных стоечений близиной от 7,3 до 31,2 м для железнодорожных мостов		Основные показатели	
Ном. проекта	100-100	Благодарчев	Широкий	Лист 1 из 1	
Дополн. №	Номер	Благодарчев	Благодарчев		
Ном. отв. за №	Григорьев	Благодарчев	Благодарчев	Справка	Пасынков
Год. проек.	1957	Благодарчев	Благодарчев	Справка	
Год. выполн.	1957	Благодарчев	Благодарчев	Справка	
Подразделение	Строитель	Строитель	Строитель		
Исполнитель	Григорьев	Григорьев	Григорьев		
				577	51

№/п	Наименование	Условные обозначения и расчетные формулы	изм.	расчетные данные опорных частей мостов
				П-1 T-1 T-1' T-2 T-2'
1	Полная длина пролетного строения	Сп	м	7,7 12,2 16,5 12,2 15,5
2	расчетный пролет	Ср	м	7,1 11,5 15,8 11,5 15,8

### I Характеристики материалов

3	Марка бетона пролетного строения	—	%/см <sup>2</sup>	300 400
4	Марка бетона подферменника	—	"	300
5	сжатие осевой для бетона пролетного строения	Адр.ср. А	"	125
6	сжатие осевой для бетона подферменника	Адр.ср.Б	"	115
7	М16С при изгибе	Ру	"	2000 2000 2000 2000
8	ст. 25Л при изгибе	Ру	"	400 1600 1600 1600
9	в ст. 3 и М16С при действии осевых сил	Ро	"	1800 1800 1800 1800
10	ст. 25Л при действии осевых сил	Ро	"	400 1500 1500 1500
11	в ст. Зсп при срезе	Рср=0,6Ро	"	1140 1140 1140 1140
12	М16С на диаметральное сжатие при свободном косении	Рд.сж=0,04Ро	"	76 76 76 76
13	ст. 25Л на диаметральное сжатие при свободном косении	Рд.сж=0,04Ро	"	60 60 60 60
14	М16С на прочность членовых сжатых швов	Рч=0,75Ро	"	1425 1425 1425 1425

### II Нагрузки и коэффициенты

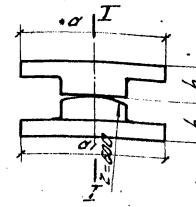
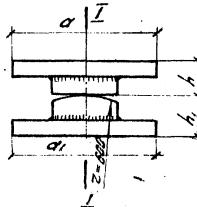
15	вес балки с одустойчиванием	q <sub>6.8</sub>	т/м	2,26 2,38 2,89 2,86 3,92
16	вес изоляции	q <sub>6.9</sub>	"	0,3
17	вес балки с частями пути	q <sub>6.бал.</sub>	"	1,8
18	временное эквивалентное навеское от подвижного состава	q <sub>6.90</sub>	"	11,73 10,59 9,81 10,59 9,81
19	для веса балки с одустойчиванием	лб.8	"	1,1
20	для веса изоляции	лб.9	"	1,5
21	для веса балки с частями пути	лб.бал.	"	1,3
22	для временной нагрузки	лб.	"	1,279 1,266 1,253 1,266 1,253
23	динамический коэффициент	1+M=1+ $\frac{10}{20+L}$	"	1,369 1,317 1,279 1,317 1,279
24	ширина распределения временной нагрузки	9=270+ $\frac{2100}{1000+L}$ см	"	309,6
25	стрелка для радиуса кривой R=300м	q= $\frac{E}{R}$	"	2,5 6,2 11,3 6,2 11,3
26	смещение оси пути на опоре	е	"	10,5 13,7 18,8 14,2 19,3
27	коэффициент передачи внутренней опоры на кривую (R=300)	K <sub>вн</sub> = $\frac{1,58-2,71+3,0}{1,58}$	"	1,056 1,066 1,073 1,066 1,073
28	плоское пикни вспомогательной опорной реакции	ш.а	"	3,65 3,75 7,90 5,75 7,90
29	от посторонней нагрузки	A=ш.а $\cdot\frac{e}{R}\cdot L$	"	10,5 33,2 49,2 18,3 28,1
30	от временной нагрузки	A <sub>бр</sub> =ш.а $\cdot\frac{e}{R}\cdot K_{вн}$	"	38,5 108,0 133,2 54,0 66,7
31	суммарная	A=A <sub>бр</sub> +A <sub>вр</sub>	"	49,0 141,2 182,4 72,3 94,8
32	максимальная расчетная горизонтальная сила на одну опорную часть (центральная)	T <sub>4</sub>	"	40 11,5 14,6 5,75 7,3

### III Расчет опорных частей

33	вдоль оси моста	а	см	35 45 45 35 35
34	поперек оси моста	в	"	40 46 44 46 44 25 25
35	вдоль оси моста	а <sub>1</sub>	"	35 45 45 35 35
36	поперек оси моста	в <sub>1</sub>	"	45 55 55 40 40
37	напряжение по смятие бетона под верхним болтосборником	С <sub>б</sub> = $\frac{P}{A} \cdot E_{бетона}$	кг/см <sup>2</sup>	- 68,3 88,3 82,7 108,4
38	напряжение по смятие бетона под нижним болтосборником	С <sub>н</sub> = $\frac{P}{A} \cdot E_{бетона}$	"	31,5 56,1 72,4 51,7 67,7

№/п	Наименование	Условные обозначения и расчетные формулы	изм.	расчетные данные опорных частей мостов
				П-1 T-1 T-1' T-2 T-2'
39	высота	величина длины сечения нижнего болтосборника	h/h <sub>1</sub>	30 35 108 82 84 88
40	изгибывающий момент в нижнем болтосборнике	M <sub>н-т</sub> = $\frac{8}{3}$ кгсм	40 48 277 220 234 238	
41	момент сопротивления нижнего болтосборника	W <sub>min</sub> см <sup>3</sup>	- 589 712 250 267 277 280	
42	напряжение при изгибе в нижнем болтосборнике	σ <sub>н-т</sub> = $\frac{M \cdot I}{W_{min}}$	- 149,1 145,1 148,0 143,5 151,5 152,5	
43	напряжение по смятие подвижной опорной сечения тонкостенного опорного сечения	С <sub>н-т</sub> = $\frac{P}{A} \cdot E_{бетона}$	- 135,0 144,0 120,0 108,0 150,0 147,0	
44	напряжение в угловых сварных швах	С <sub>ш-ш</sub> = $\frac{P}{A} \cdot E_{бетона}$	- 26,7 34,5 282 242 344 31,7	
45	количество шпилек крепления верхнего болтосборника и их диаметр	п <sub>ш</sub> шт	- 2 2 2 2 2 2	
46	напряжение в шпильках по срез	С <sub>ш-ш</sub> = $\frac{P}{A} \cdot E_{бетона}$	- 850 825 615 542	
47	количество шпилек крепления нижнего болтосборника и их диаметр	п <sub>ш</sub> шт	- 4 4 4 4 4 4	
48	напряжение в анкеражах по срез	С <sub>ш-ш</sub> = $\frac{P}{A} \cdot E_{бетона}$	- 482 585 600 457 374	
49	количество штырей-шарниров по обнуляемому участку и их диаметр	п <sub>ш</sub> шт	- 5 5 5 5 5 5	
50	напряжение в штырях-шарнирах по срез	С <sub>ш-ш</sub> = $\frac{P}{A} \cdot E_{бетона}$	- 204 293 372 294 374	

Схемы опорных частей, сварной пилоты



### Примечания:

1. Опорные части рассчитаны под временно подвижную нагрузку С44 и разработаны с учетом предварительной строительной нормы и правил СНиП II-Д.7-62" и указаний по проектированию железнодорожных и автомобильных конструкций железнодорожных, автомобильных, грузовых и городских мостов (Ч 365-67).

2. Расчетные данные для опорных частей (заводская марка П-1) плитных пролетных строений Сп=13,5-16,5м причаты по пролетному строению Сп=16,5м причаты по фланговому строению Сп=16,5м из обычного железобетонного

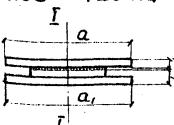
4. Расчетные данные для опорных частей (заводская марка Т-1") редко используемых пролетных строений Сп=13,5-16,5м определяются по пролетному строению Сп=16,5м причаты по фланговому строению Сп=16,5м из обычного железобетонного

5. Расчетные данные для опорных частей (заводская марка Т-2) плитных пролетных строений Сп=9,3-12,2м причаты по прол. стр. Сп=12,2м

6. Расчетные данные для опорных частей (заводская марка Т-2") плитных пролетных строений Сп=13,5-16,5м причаты по прол. строения Сп=16,5м

7. Конструирование опорных частей пролетных строений приведено на листах ГБ-15

Схема плоской сварной опорной части



Министерство транспортного строительства Главпроект-Проминжтранспроект	СССР
Проект	Расчетный лист опорных частей
опорных частей	опорных частей
железнодорожных, автомобильных, грузовых	для плитных и
строений длиной от 7,3 до 34,2м	для плитных и
для железнодорожных мостов	для железнодорожных мостов
ном.нр.тип. №1-1	Артамонов шифротбл.лист №12
план.проекта Томск	Галицын 1961
руководит. Белоусов м-р	Смоленцев
руководит. Ульянов	Удельцов
исполнил. Костюков	Костюлев

НН п/п	Наименование	Условные обозначения и расчетные формулы	изм	расчетные данные опорных частей марки С-2
				сварные литье
1	Полная длина пролетного строения	$E_p$ м		18,7
2	Расчетный пролет	$E_p$ м		18,0
<b>I ХАРАКТЕРИСТИКИ МАТЕРИАЛОВ</b>				
3	Марка бетона пролетного строения	—	к/см	400
4	Марка бетона подферменника	—	к/см	300
5	Марка бетона для бетонных сжатие осевых для бетона пролетного строения	$R_{pr, gr, y}$	"	185
6	Марка бетона для бетона подферменника	$R_{pr, gr, b}$	"	115
7	М16 С при изгибе	$R_{u}$	"	2000
8	СТ 25Л при изгибе	$R_{u}$	"	1600
9	В ст 35Л и М16С при действии осевых сил	$R_0$	"	1900
10	В ст 5 кв. при действии осевых сил	$R_0$	"	2000
11	В ст 25Л при действии осевых сил	$R_0$	"	1500
12	М16 С на местное сжатие при плотном касании	$R_{st, sm} = 0,75 R_0$	"	1425
13	СТ 25Л на местное сжатие при плотном касании	$R_{st, sm} = 0,75 R_0$	"	1125
14	СТ 25Л и М16С при срезе	$R_{sr} = 0,6 R_0$	"	1140
15	М16С на диаметральное сжатие при свободном касании	$R_{d, sm} = 0,4 R_0$	"	900
16	СТ 25Л на диаметральное сжатие при свободном касании	$R_{d, sm} = 0,4 R_0$	"	80
17	В ст 5 кв. на диаметральное сжатие шарнира	$R_{d, sm} = 1,5 R_0$	"	3000
18	М16С на прочность угловых сварных швов	$R_{w} = 0,75 R_0$	"	1425
Расчетные схемы при расчете на прочность опорных частей				

НН п/п	Наименование	Условные обозначения и расчетные формулы	изм	расчетные данные опорных частей
				сварные литье
48	Напряжение на сжатие по формуле Герца	$\sigma_{st} = 0,423 \sqrt{R_E}$	кг/см <sup>2</sup>	63,50
49	Шарнирная опорная часть	$\sigma_{st} = 0,423 \sqrt{R_E}$	кг/см <sup>2</sup>	53,40
50	Площадь под опорной плитой	$W_1$	см <sup>2</sup>	3780
51	Неподвижной опорной части	$W_2$	см <sup>2</sup>	4320
52	Тормозное усилие на 1 опорную часть	$T = 0,1 \rho g E_0 F_{op}$	т	8,54
53	Напряжение на подферменной подвижной опорной части	$G = \frac{F}{W}$	кг/см	52,0
54	Напряжение на от основных подферменной сил	$G = R$	"	45,6
55	площадке	$G = M$	"	6,8
56	Под плитой неподвижной опорной части	$G_{sum} = \frac{G_1 + G_2}{2}$	"	52,4 / 38,8
57	Количество шпилек крепления верхнего балансира и их диаметр	$n_1$	шт/см	4
58	Напряжение в шпильках на срез	$G_{shp} = \frac{T}{\pi D^2 H}$	кг/см	665
59	Количество анкеров крепления нижнего балансира и их диаметр	$n_2$	шт	4
60	Напряжение в анкерах на срез	$G_{an} = \frac{T}{\pi D^2 H}$	кг/см	584

Схема  
литых опорных частей для пролетного строения  $E_p = 18,7$  м

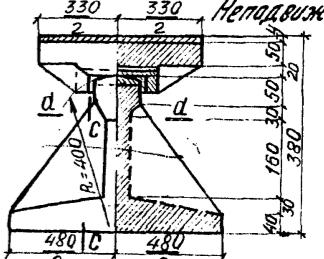
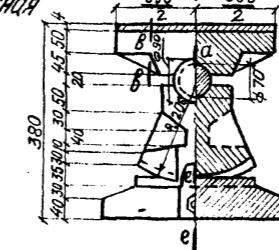


Схема  
сварных опорных частей для пролетного строения  $E_p = 18,7$  м

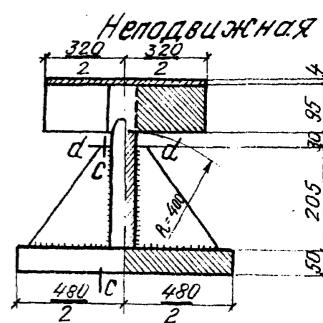
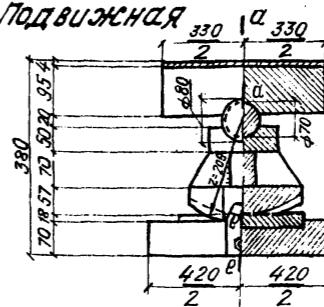


Таблица  
сечений и напряжений в сварных опорных частях

Номер сечения	Наименование	Сечение	Площадь сечения	Место сечения	Сечение		Напряжение
					сталь	сталь	
a-a	Плита, усиленный болтами подвижной опорной части		700	450	2080	572	442
c-c	Плита, усиленный болтами подвижной опорной части		696	4875	7,0	36988	2000
d-d	Плита, усиленный болтами подвижной опорной части		350	—	728	292	—
e-e	Плита, усиленный болтами подвижной опорной части		595	—	2420	693	520

Примечания:

- Опорная часть рассчитана под временную подвижную нагрузку С14 и разработана с учетом требований строительных норм и правил СНиП II-7-62\* и указаний по проектированию железобетонных и бетонных конструкций железнодорожных, автомобильных и городских мостов и труб (СН 365-67).
- Конструкция опорных частей для преднапряженного пролетного строения  $E_p = 18,7$  м приведена на листах N 16-23.

Таблица  
сечений и напряжений в литьих опорных частях

Номер сечения	Наименование	Сечение	Площадь сечения	Место сечения	Сечение		Напряжение
					сталь	сталь	
a-a	Плита, усиленный болтами подвижной опорной части		700	490	2080	572	442
b-b	Плита, усиленный болтами подвижной опорной части		350	—	728	292	219
c-c	Плита, усиленный болтами подвижной опорной части		858	590	6,95	37780	1980
d-d	Плита, усиленный болтами подвижной опорной части		421	—	3750	443	—
e-e	Плита, усиленный болтами подвижной опорной части		595	—	2420	693	520

ССОР  
Министерство транспортного строительства  
Гипогипроект-Ленгипротрансомост

ПРОЕКТ	расчетный лист
стандартных опорных частей	опорных частей
железобетонных пролетных	для ребристого
строений длиной от 7,3 до 34,2 м	пролетного строения
для железнодорожных мостов	$E_p = 18,7$ м
Начата пп.п.р.	876
Гл. инж. про-т	Голицын
руковод.группы	Смоленцев
Проверил	Спилючевская
Исполнил	Андропова

577

7

Свертывания 1177  
Гидравлик 9  
Заказ № 13784

№	Наименование	Числовые обозначения, цикл расчетного форварда	Расчетное значение опорной части из марки С-20
1	Панельная пролетная строение	Лп	" 27,6
2	расчетный прогон	Лр	" 26,9

### I Характеристики материалов

3	Масса бетона пролетного строения	— № <sup>2</sup>	400
4	Масса бетона подферменника	— № <sup>3</sup>	300
5	Смоляные скобы для фермы	Лр.бр.А	" 165
6	Смоляные скобы для якоря	Лр.бр.Б	" 115
7	Ст. 25Л при изгибе	Ри	" 1600
8	В ст. 30 при действии осевого силы	Ро	" 1900
9	В ст. 5 кв при действии осевого силы	Ро	" 2000
10	Ст. 25Л при действии осевого силы	Ро	" 1500
11	Ст. 25Л на местном сжатии при плотном касании	Ри.сж.0.75R	" 1185
12	В ст. 30	Ри.сж.	" 1440
13	Ст. 25Л при срезе	Ри.ср.	" 900
14	Ст. 25Л при сдвиге	Ри.сд.	" 60
15	Ст. 5 кв при сдвиге	Ри.сд.0.04R	" 3000

### II Нагрузки и коэффициенты

15	Вес балки с обшивкой	9,28	7,11	3,88
16	Вес изолации	9,03	"	0,3
17	Вес балки с частями пути	9,00	"	1,8
18	Вес балки с обшивкой и пневматическим насосом от подвижной части	9,38	"	3,65
19	Для собственного веса балки с обшивкой	10,8	"	1,1
20	Для веса изолации	10,8	"	1,5
21	Для веса балки с частями пути	10,8	"	1,3
22	Для временной нагрузки	10,8	"	1,219

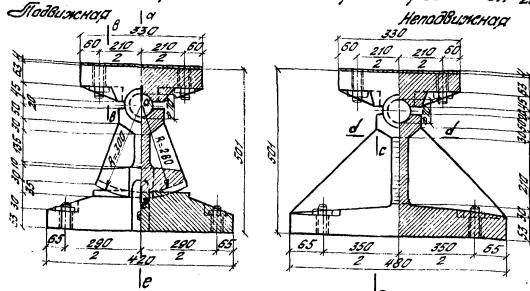
23	Динамический коэффициент	1,15=2,2	"	4,213
24	Широко распространенный временный нагрузка	4,0700	0,75	303,6
25	Среднеквадратичный коэффициент $f = \sqrt{3}$	$f = \frac{12}{8,8}$	см	15,9
26	Смещение оси пути на опоре	—	"	23,4
27	Коэффициент передачи внутренней балки на концы	$A = 1,05 \cdot 1,05 \cdot 1,05$	—	1,08
28	Глажкость линии вспашки опорной реции	ША	м	13,45
29	От постоянной нагрузки	$A = 1,05 \cdot 1,05 \cdot 1,05$	—	98,5
30	От временной восстановительной нагрузки	$A = 1,05 \cdot 1,05 \cdot 1,05$	—	207,0
31	Суммарная	$A = A_1 + A_2$	"	305,5
32	Расчетная единичная полнота с翼 по опорной части из цементобетонных	Т.ч	"	23,7

### III Расчет опорных частей

33	Площадь верхнего балансира	F <sub>0,8</sub>	см <sup>2</sup>	2310
34	Напряжение по сжатие бетона под верхним якорем	$\sigma = \frac{A}{F_{0,8}}$	МПа	132,5
35	Радиус шарнира опорной части	R <sub>1</sub>	см	7,0
36	Диаметр секторов подвернутых опорных частей	R <sub>2</sub>	см	7,0
		4	"	60,0

№	Наименование	Числовые обозначения, цикл расчетного форварда	Расчетное значение опорной части из марки С-20
37	Радиус балансирной опорной части шарнира	Л1	см 70,0
38	Радиус балансирной опорной части шарнира	Л2	см 70,0
39	Напряжение на сжатие по сектору подвернутой опорной части шарнира	$G = \frac{A}{L_1^2}$	МПа 625,0
40	Сектор подвернутой опорной части шарнира	$G = \frac{A}{L_2^2}$	МПа 56,5
41	Напряжение на сжатие по сектору подвернутой опорной части шарнира	$G = \frac{A}{L_3^2}$	МПа 625,0
42	Напряжение на сжатие по сектору подвернутой опорной части шарнира	$G = \frac{A}{L_4^2}$	МПа 338,0
43	Сектор подвернутой опорной части шарнира	$G = \frac{A}{L_5^2}$	—
44	Напряжение на сжатие по сектору подвернутой опорной части шарнира	$G = \frac{A}{L_6^2}$	МПа 6500,0
45	Муфта Герда	$G = \frac{A}{L_7^2}$	—
46	Площадь под опорной плитой	W <sub>1</sub>	см <sup>2</sup> 3780,0
47	Площадь под опорной плитой	W <sub>2</sub>	см <sup>2</sup> 4320,0
48	Тормозное усилие на опоре	$F_{0,8} = \frac{A}{L_8^2}$	т 15,9
49	Напряжение на подферменную опору	$G = \frac{A}{L_9^2}$	МПа 80,8
50	Напряжение на подферменную опору	$G = \frac{A}{L_{10}^2}$	МПа 70,5
51	Площадь под опорной плитой	$G = \frac{A}{L_{11}^2}$	см <sup>2</sup> 22,6
52	Площадь под опорной плитой	$G = \frac{A}{L_{12}^2}$	см <sup>2</sup> 93,47,9
53	Калибровка штифтов крепления	$\frac{D}{d} = \frac{10}{4}$	— 3,0
54	Напряжение в штифтах крепления	$G = \frac{A}{L_{13}^2}$	МПа 1100,0
55	Калибровка штифтов крепления	$\frac{D}{d} = \frac{10}{6}$	— 3,2
56	Напряжение в анкерных гайках	$G = \frac{A}{L_{14}^2}$	МПа 73,0

СХЕМА  
липовых опорных частей для прол. строений  $\ell_p = 23,6$  и  $27,6$  м



### Примечания:

1. Опорные части рассчитаны под временноную подвижную нагрузку С-14 и разработаны с учетом предложенного строительных норм и правил СНиП II-Д-7-62\* с указанием по проектированию железобетонных и бетонных конструкций железнодорожных, автомобильных и городских мостов и труб (СНиП 5-67).

2. Расчетные данные для опорных частей (заборская марка С-20), разработаны предварительно-проектными пролетными строениями  $\ell_p = 23,6$  и  $27,6$  м применены по пролетному строению  $\ell_p = 27,6$ .

3. Конструкция из плоских частей для пролетных строений  $\ell_p = 23,6$  и  $27,6$  м приведена на листах N24-27.

### Приблизительные сечения и напряжения в липовых опорных частях

Сечение	Номер сечения	Напряжение сжатия в опоре
0-0	560	3340
0-0	441	1460
C-C	95	94822
d-d	503	4280
E-E	705	40350

Министерство транспортного строительства  
Глоботранспроект - Пензенский проект

Проект	расчетный тип опорных частей	железобетонных пролетных	стальных пролетных	стальных
Глоботранспроект	Глоботранспроект	Глоботранспроект	Глоботранспроект	Глоботранспроект
Глоботранспроект	Глоботранспроект	Глоботранспроект	Глоботранспроект	Глоботранспроект
Глоботранспроект	Глоботранспроект	Глоботранспроект	Глоботранспроект	Глоботранспроект
Глоботранспроект	Глоботранспроект	Глоботранспроект	Глоботранспроект	Глоботранспроект

N п/п	Наименование	Угловые обозначение и расчетные формулы	Расчетные значения линейных изгибов час- тоты C <sub>22</sub>	
1	Полная длина пролетного строения	Сп	м 34,2	
2	Расчетный пролет	Бр	" 33,5	
<i>Характеристики материала</i>				
3	Марка бетона пролетного строения	—	КЕИ 1/3 КЕ 1/3	500
4	Марка бетона поддержимника	—	КЕИ 1/3	300
5	Сроки осевое для бетона пролетного строения	К пр.бр. А	"	205
6	Сроки осевое для бетона поддержимника	К пр.бр.б	"	115
7	Ст. 25Л при изгибе	Ру	"	1600
8	В ст. 3 сп при действии осевого силы	Ro	"	1900
9	В ст. 3 сп при действии осевого силы	Ro	"	2000
10	Ст. 25Л при действии осевого силы	Ro	"	1500
11	Ст. 25Л при местное сжатие при плотном касании	Рисог-075Ro	"	1125
12	В ст. 3 сп при срезе	Рср-16Ro	"	1140
13	Ст. 25Л при действии дополнительного составляющей при свободном косом в ст. 3 сп при свободном косом	Ржк-004Ro	"	900
14	Дополнительное сопротивление изгибу	Ржк-15Ro	"	60
				3000

#### II Нагрузки и соэффициенты

15	Вес балки с обустройством	9" сб	т/м	3,55
16	Вес изоляции	9" из	"	0,3
17	Вес болгарка с частями пути военного изобретения на- риуко от подвижного состава	9" бол.	"	1,8
18	Цена доставки временного веса балки с обустройством	9,18р	"	9,0
19	Плов	-	-	1,1
20	Для веса изоляции	Пиз	-	1,5
21	Для веса болгарка с частями пути	Пбоал	-	1,3
22	Для временной ногрузки	Пбо	-	1,2
23	Динамический коэффициент	1,2М=1,220,1	10	-
24	Ширина распространения военного ногрузки	б = 270 + 1,1	см	1,187
25	Стрелка для роликов крюковых	$f = \frac{f^2}{8R}$	см	-
26	Смещение оси пути на опоре	с	"	-
27	Коэффициент передачи блок- леник балки на крюк	$\frac{1,15+0,13}{0,15}$	-	-
28	площадь линии блокажа сторонней рекции	шл	м	16,75
29	От постоянной ногрузки	1,15" п/с	т	112,0
30	От временной вертикальной ногрузки	1,15" 1,15" п/с	"	216,0
31	Суммарная	1,15" 1,15"	"	328,0
32	расчетная 200 изолированная продольная ось от горизонта	1,15" 1,15" 1,15"	"	18,2
33	расчетная единица пути по- лученная ось от горизонта	1,15"	"	5,2

### III Расчет опорных частей

34	Площадь верхнего болониера	$F_{85}$	см <sup>2</sup>	3040
35	Напряжение на сжатие бетона под верхним болониером	$\sigma = \frac{A}{F_{85}}$	кг/см <sup>2</sup>	108,0
36	Радиус подложки опорной части шарнира	$R_1$	см	8,0
	Неподложки опорной части	$R_2$	см	8,0
37	Диаметр сектора в подвижной части опорной части	$d$	см	61,0
38	Радиусы для подложки опорной части на шарнире	$L_1$	см	76,0
	Неподложки опорной части	$L_2$	см	76,0
39	Радиус сектора в подвижной части опорной части	$L_3$	"	90,0
40	Напряжение на сжатие отсека чист к площади сечения	$G = \frac{A}{2R_1L_1}$	кг/см <sup>2</sup>	557,0
41	Сектора подложки опорной части	$G = \frac{A}{dL_3}$	"	59,5

N	Наименование	Установочные размеры и расчетные формулы	Посчетные до- полнительные запасные части модели С-25
п/п			
42	Напряжение по отрыву шарнира креплений шарниров к опорной части	$\sigma = \frac{A}{B^2 L_2}$	$K_2$ $R_{\text{н}}$ $557,0$
43	Нагрузка на 1 см	$P_1 = \frac{A}{L_3}$	$K_2$ $36500$
44	Литин касомис	$P_2 = \frac{A}{L_2}$	—
45	Напряжение по отрыву шарнира креплений фотоэлемента	$\sigma = \frac{A}{B^2 L_2}$	$K_2$ $R_{\text{н}}$ $67000$
46	Площадь под опорной частью	$B_{\text{под}} = \frac{P_1}{R_{\text{н}}} \sqrt{\frac{L_2}{K_2}}$	"
47	Площадь под опорной частью	$W_1$	$cm^2$ $5580,0$
48	Плитой	$W_2$	$cm^2$ $6480,0$
49	Напряжение по подвижной пло- щадке под плитой	$\sigma = \frac{A}{W_1}$	$K_2$ $R_{\text{н}}$ $58,9$
50	Напряжение по подвижной пло- щадке под плитой	$\sigma = \frac{A}{W_2}$	" $50,6$
51	Напряжение под плитой не- подвижной	$\sigma = \frac{M}{W}$	" $9,7$
52	Суммарное напряжение	$\sigma_{\text{сум}} = \frac{M_1 + M_2}{W}$	" $603$ / $40,5$
53	Количество штилевых креплений вертикального боломонта из их бюджета	$M_1$ $M_2$	$wt/cm$ $4$ $3,0$
54	Напряжение в штилях по зрез	$\sigma = \frac{T}{R_{\text{н}}}$	$K_2$ $875,0$
55	Количество анкеров креплений вер- тикального боломонта из их бюджета	$M_2$ $T$	$wt/cm$ $4$ $3,2$
56	Напряжение в анкерах по зрез	$\sigma = \frac{T}{R_{\text{н}} FBD}$	$K_2$ $R_{\text{н}}$ $588,0$

## Поблизу

### сечений і напруженій в листах опорних частях

Сечение		Площадь сечения		Место сечения		Направление действия сил		Нестабильность		Кондуктор	
Номер	Наименование	Сечение	Площадь	Номер	Наименование	Сечение	Площадь	Номер	Наименование	Сечение	Площадь
0-0	Береговой заслонки бетонный	760	722	-	-	5420	1145	858	164000	164000	1432
8-8	Береговой заслонки бетонный	760	570	-	-	2860	714	535	543000	94000	763
C-C	Нижний контрольный заслонки	103, 40, 267, 82, 26, 91, 145 300	1074	13.50	12.5	179150	5700	5950	2850000	164000	520
0-0	Нижний контрольный заслонки	103, 40, 267, 82, 26, 91, 145 300	600	-	-	13378	1225	-	121500	-	104
8-8	Нижний контрольный заслонки	850	935	-	-	9430	1710	1285	2340000	164000	1370

## Примечания.

1. Опорная часть рассчитана под временнную подвижную нагрузку С-14 и разработана с учетом требований строительных норм и правил СНиП II-Д.7-62\* в указанный по проектированию железобетонных и бетонных конструкций железнодорожных, автомобильных и городских мостов и трубл (СНиП 5-67).
  2. Конструкция опорной части для преднапряженного пролетного строения  $C_p = 34,2 \text{ м}$  приведена на листах №28-31.

Министерство транспортного Строительства  
Главтрансстрой - Ленгипротрансост

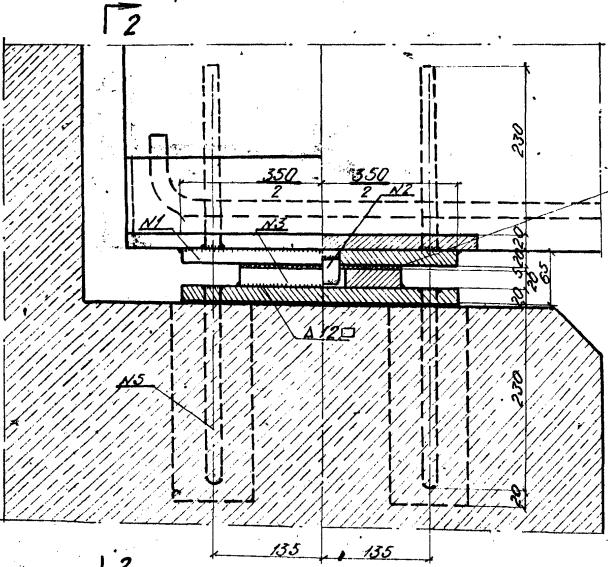
Проект	Расчетный лист
стальной армированных опорных частей железобетонных пролетных отросовий длинной от 7,3 до 34,2 м для железобетонных мостов	стальной армированных опорных частей для ребристого пролетного отрос- ния Сп = 34,2 м

Четв. отв. уп. по	Барин	Артюхонов	Шифровка	Листок 5
Блокнот пр-го	Толик	Галибек	Кодир. № 15	Масштаб
Руков. бланк	П. П. Борисов	Степанецев	1957 г.	1:10
Проверил	Удаников	Усольцов		
Исполнитель	Мария	Бицорова	577	9

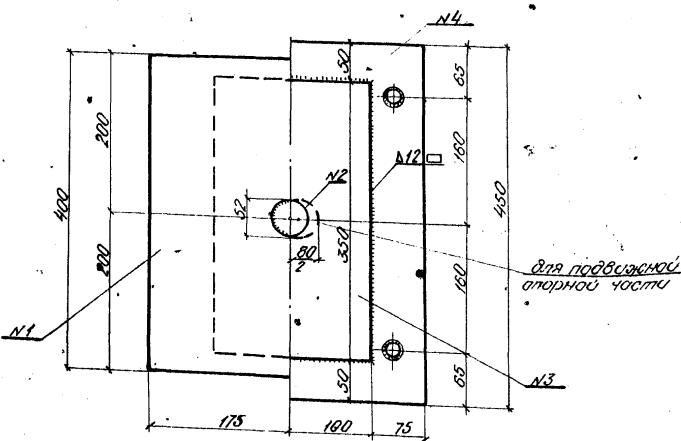
## Подвижная и неподвижная опорные части

*φακαδ*

3-3

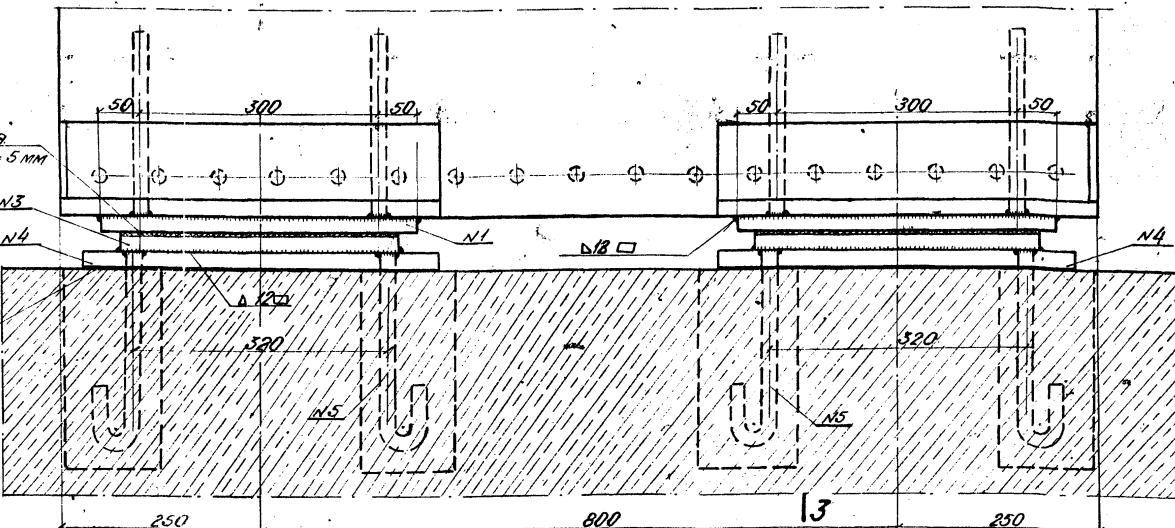


1-1



2-2

13



### ПРИМЕЧАНИЯ:

1. На чертеже доски сварные опорные части для плитных жалюзивентильных пролетных строений длиной 7,3 и 7,7 м.
  2. Матерциал опорных частей - углеродистая марганцовистая сталь с волнистым профилем для мостостроения марки М16С по ГОСТ 6713-53.
  3. Сварка плит (нижнего и среднего опорных листов) производится автоматом или полуавтоматом углеродистой стальной сварочной проволокой марки Св-0,8Я и Св-0,8ЯА по ГОСТ 2246-60 и плавленым флюсом марок ОСЧ-45 и АН-348-А (ОСЧ-45М и АН-348-ЯМ) по ГОСТ 9087-59 или бруццуюю качественными электродами типа 342Я по ГОСТ 9467-60.
  4. При сварке плит зазор между ними не должен превышать 0,3мм.
  5. Допуск по высоте на собранной комплект опорной части не должен превышать ± 2мм.
  6. Нижние балансиры устанавливаются на место по нивелиру и уровню. Разность отметок верхних плоскостей средних листов не должна быть более 2мм.
  7. Приварка верхних листов опорной части к опорным коробкам производится по шаблону до установки блока на опоры.
  8. Асбестовые прокладки ставятся на месте установки пролетных строений.
  9. Для увязки см. лист N7.

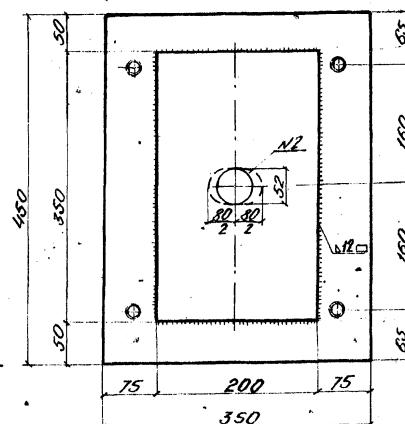
**ЗАВОДСКАЯ МАРКА**  
**17-1**

**СССР**  
**Міністерство транспортного будівництва**  
**Головний архітектор - Генеральний директор**

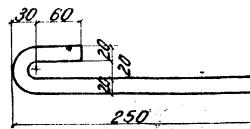
Слободогородской - Ленгипротрансомст		Сварные опорные части для плитных пролетных строений бп-1,3 и 1,7 м	
<b>Проект</b>			
стандартных опорных частей железобетонных пролетных строений длиной от 7,3 до 42,2 м для железнодорожных мостов			
Числ. опор. тип про.	Эфрит	Фотянов	Шифр № 775
Г. инж. пр-та	Голицын	Голицын	Лист № 6
Руков. генплана	Димитров	Стапелев	кот. № 7
Проверил	Ушаков	Удольцов	1:5
Исполнитель	Харин	Хостентагло	св.
		577	10 <sup>4</sup>

1-1

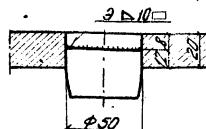
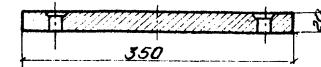
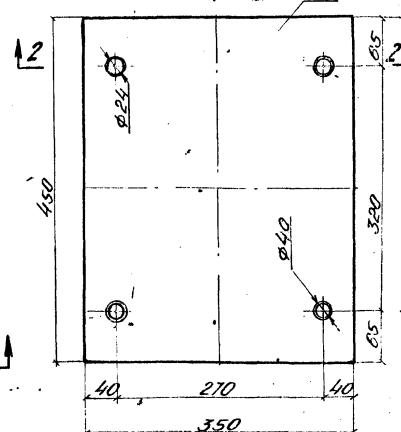
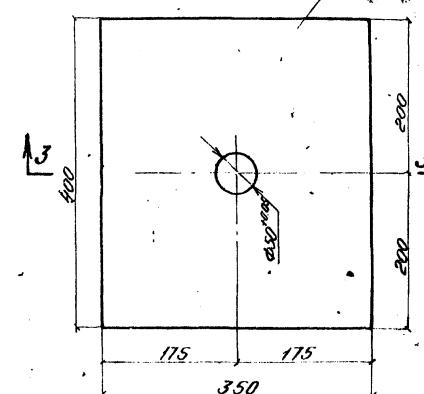
ПЛАН



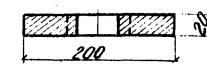
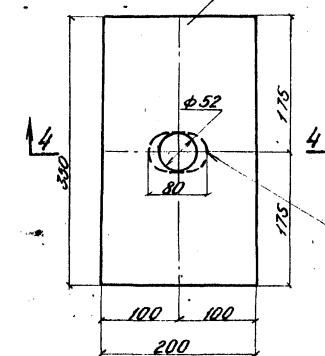
Анкер №5



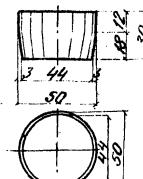
Деталь прикрепления штыря к верхнему опорному листу

Нижний опорный лист2-2ПЛАНВерхний опорный лист3-3ПЛАН

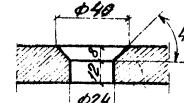
Средний лист неподвижной и подвижной опорных частей

4-4ПЛАН

Овальное отверстие  
для подвижной  
опорной части

Штырь №2

Разделка отверстий  
под анкер



Примечание:  
для увязки см. лист №4.

### Спецификация металла опорных частей

№ п/м	Наименование элементов	Марка стали УОСТ	Сечение мм	Длина мм	К-во шт	Вес кг	
						1 шт	Общий
1	Верхний опорный лист	УЛ6С УЛ6С-53	350x20	400	1	22.0	22.0
2	Штырь	УЛ6С-50-60 УЛ6С-50-60	φ50	30	1	0.46	0.5
3	Средний лист	УЛ6С-53 УЛ6С-53	200x20	350	1	11.0	11.0
4	Нижний опорный лист	УЛ6С-53 УЛ6С-53	350x20	450	1	24.7	24.7
5	Анкер	УЛ6С-50-60 УЛ6С-50-60	φ20	290	4	0.7	3.0
6	Прокладка	УЛ6С-50-58 УЛ6С-50-58	200x5	350	1	—	—

Сварные швы - 260 см

Итого металла на 1 подвижную опорную часть 61.2

Итого металла на 1 неподвижную опорную часть 61.2

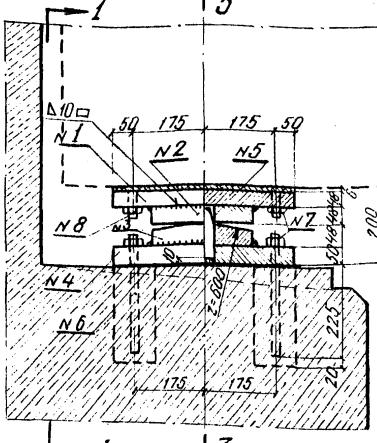
Всего на пролет строение (4 подвижных + 4 неподв. опорн. части) 490.0

Заводская марка  
П-1

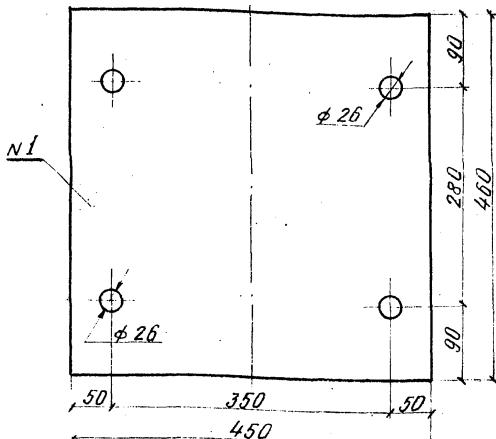
СССР Министерство транспортного строительства Экспертно-проект - Ленинградский мост		Сварные опорные части для плитных пролетных строений сроками службы от 7,5 до 34 лет и с шагом подвесных понтонов 1,33 м	
<b>Проект</b>		Части для плитных пролетных строений сроками службы от 7,5 до 34 лет и с шагом подвесных понтонов 1,33 м	
Нач. отл. проек.	Год проек.	Приемо-сдаточная специальность	Шифр ПТС Моста
Ген. инж.-пр. ПП	1968	Балочный - стальной конструкций	П-1
Рук. группы	1968	Установка зданий и сооружений	1-231-50
График сдач.	1968	Установка зданий и сооружений	577
Исполнител.	1968	Компания Кострома	114

## Фасад

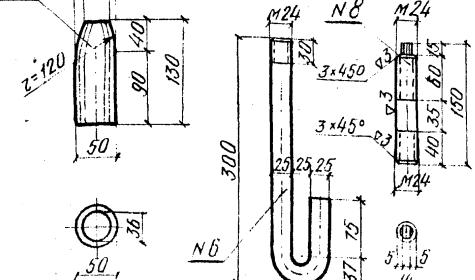
2-2



## Верхній опорныць лист

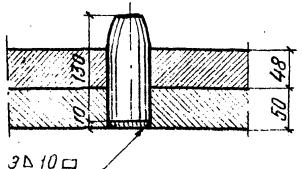


Штырь №5 7367 АНКЕР Шпилька



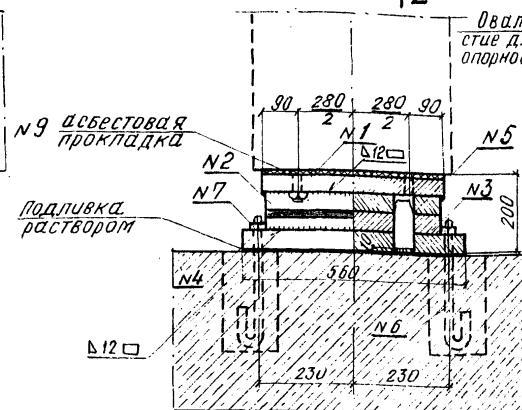
Деталь прикрепления штыря  
к нижнему опорному лицу

(штырь ставится слегка пресованный посадкой)

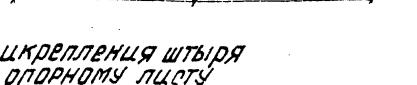
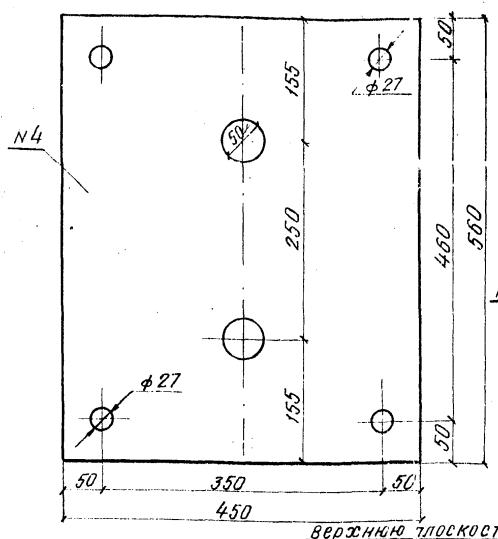


1-1 3-3

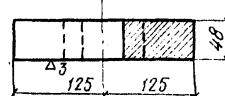
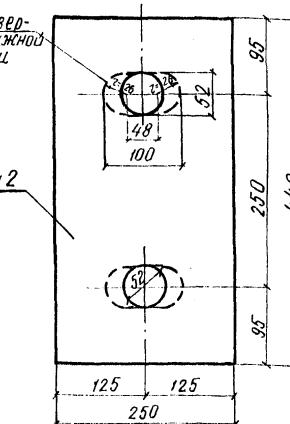
12



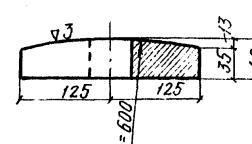
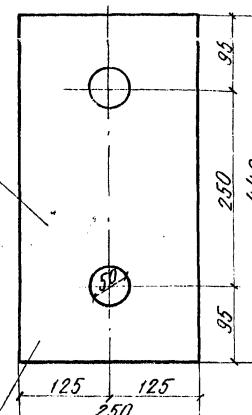
## Нижний опорный лист



## *Верхний балансир*



## Нижний балансир



## Спецификация металла опорных частей

## Примечания:

1. На чертеже даны сварные опорные части для ребристых железобетонных пролетных строений длиной 9,3, 9,85, 11,5 и 12,2 м.
  2. Материал свариваемых деталей опорных частей - углеродистая маргансевая горячекатаная сталь для постройки машин марки М16С по ГОСТ 6713-53.
  3. Сварка плит производится автоматами или полуавтоматами углеродистой стальной сварочной проволокой марки СР-0,9Я и СР-0,8Я по ГОСТ 2246-60 и плавлением флюсом марок ОЩ-45 и АН-348-Я (ОЩ-45М и АН-348-ДМ) по ГОСТ 9087-59 или вручную качественными электродами типа Э42А по ГОСТ 9467-60.
  4. После резки листов автогенным способом кромки подлежат отражке, при осуществлении резки автоматом кромки не строгаются. Плоскости соприкосновения верхних балансиров с открытыми листами обрабатываются в случае их коробления при сварке.
  5. При сварке плит зазор между ними не должен превышать 0,3мм.
  6. Асбестовые прокладки ставятся на месте установки пролетных строений. В случае прикрепления опорных частей с помощью сварки - прокладки не устанавливаются.
  7. Допуск по высоте на собранный комплект опорной части не должен превышать  $\pm 2,0$  мм.
  8. Длина сварных швов:

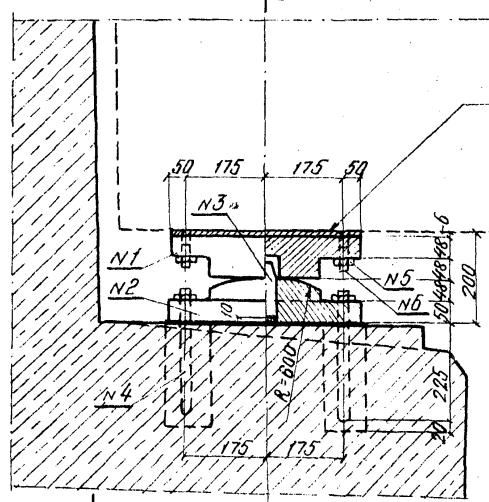
одной подвижной опорной части - 3,10 м, одной неподвижной опорной части - 3,10 м.

Заводская марка  
T-1

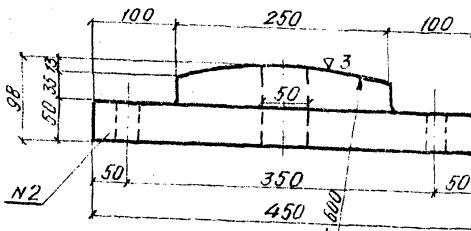
СССР  
МИНИСТЕРСТВО ТРАНСПОРТНОГО СТРОИТЕЛЬСТВА  
ГЛАВГРДИГПРОЕКТ-ПРИГУПРОГРДИГМОСТ

<b>ПРОЕКТ</b>		<b>Сварные опорные части для разрезных пролетных строений <math>\text{сп} = 8,3, 9,85, 11,5 \text{ и } 12,2 \text{ м}</math></b>	
стандартных опорных частей железобетонных, пролетных строений длиной от 7,3 до 34,2 м для железнодорожных мостов			
Нач. от тип-по	<i>Григорьев</i>	Артамонов	Шифр № 7,5
Дл. инж.-пр-то	<i>Толкин</i>	Голицын	М-5 копир. № 2-2 свер. № 2-2 1:10; 1:5
руков. группы	<i>Л. Ильин</i>	Столенцев	
Проверил	<i>Удальцов</i>	Удальцов	
Исполнител.	<i>Васильев</i>	Сенько	577 12

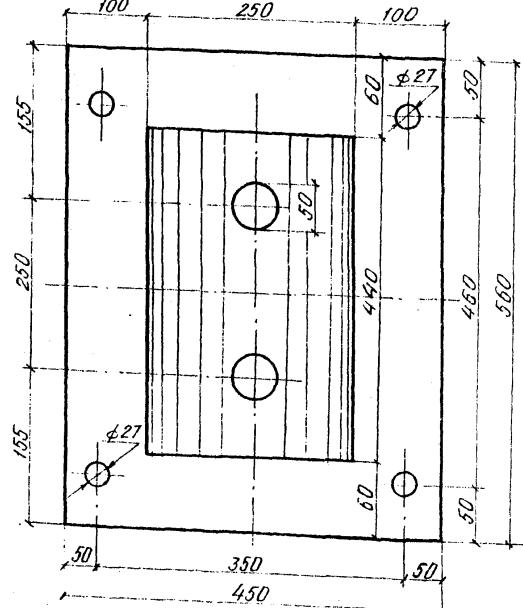
*Фасад* 2-2



## Фасад

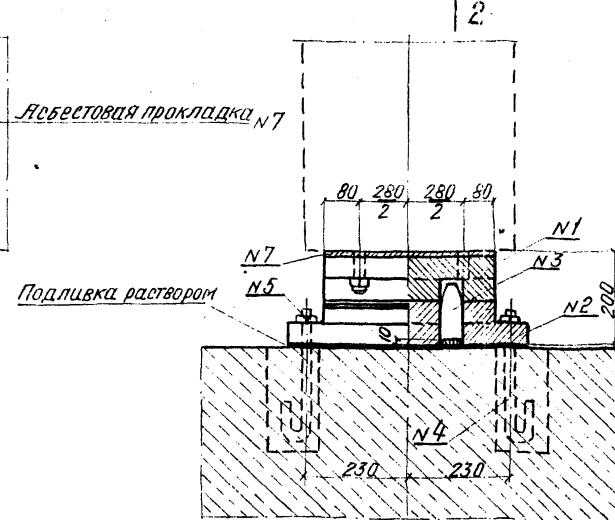


## *План*

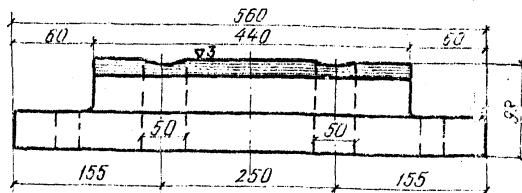


Светоточия	ЛГУ
Цирекж ЭКЗ	9
Заказ N	13784

1-1 3-3

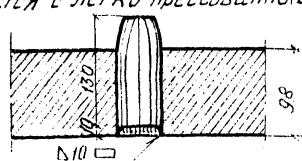


**БОКОВЫЙ ВИД**



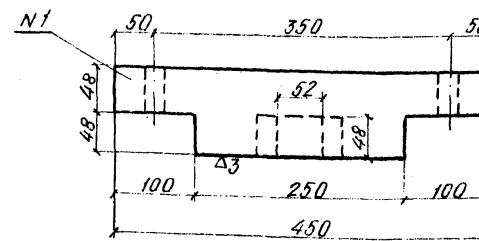
## Спецификация металла опорных частей

## Деталь

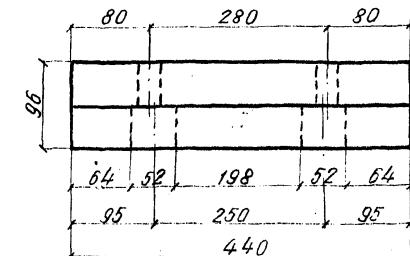


## Фасад

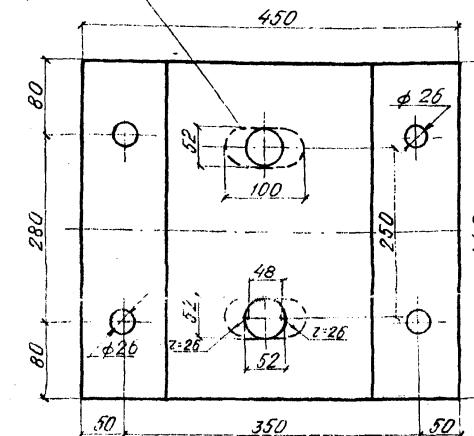
## Фасад



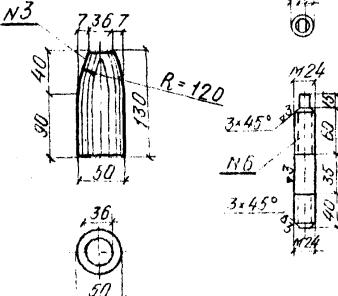
### боковой вид



## *Вид снизу*



## Шпилька



ЗАВОДСКАЯ МАРКА  
T-1

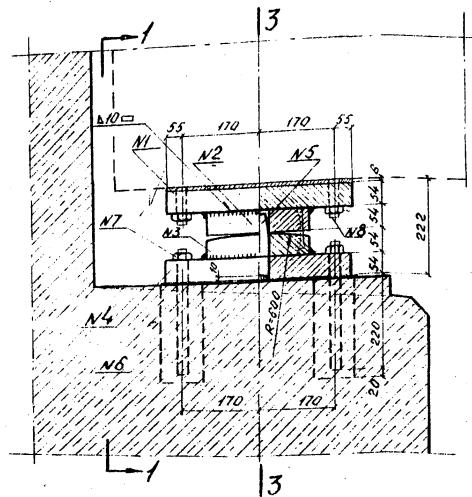
СССР  
МИНИСТЕРСТВО ТРАНСПОРТНОГО СТРОИТЕЛЬСТВА  
ГЛАВГАРДИАНСКИЙ ПРОЕКТ-ПОЛУГИПРОСИЧМОРП

<b>ПРОЕКТ</b>	Литые опорные части для ребристых пролетных строений $\text{ср} = 9,3, 9,85, 11,5 \text{ и } 12,2 \text{ м}$
стандартных опорных частей железобетонных пролетных строений длиной от 7,3 до 34,2 м для железнодорожных мостов	

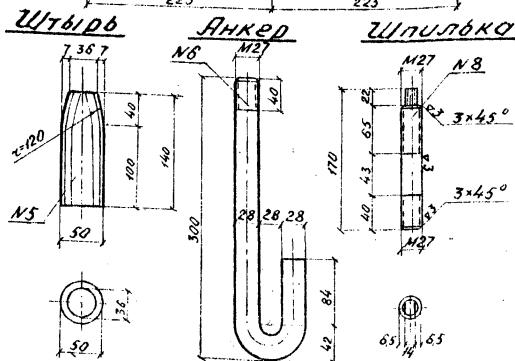
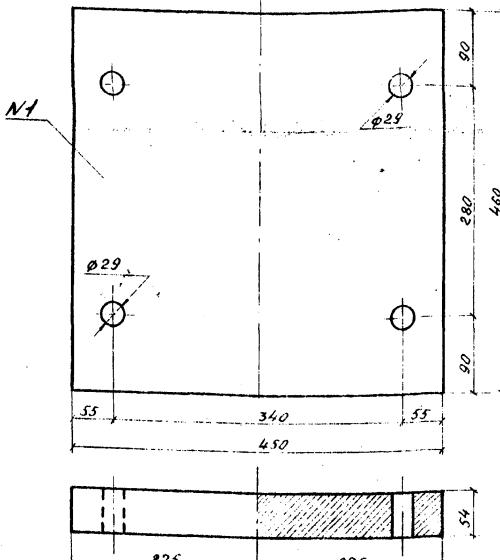
Начальник пр	<u>З. Гриб</u>	Артамонов	Шифр № 775	ИЧС № 9
Гл. инженер пр-ти	<u>Толкачев</u>	Голицын	1907	копир № 5; М-5
Руководитель группы	<u>П. Ильин</u>	Столенцев	0899	1:10; 1:5
Проверил	<u>Удальцов</u>	Удальцов	577	13
Исполнитель	<u>Макар</u>	Андропова		

## Фасад

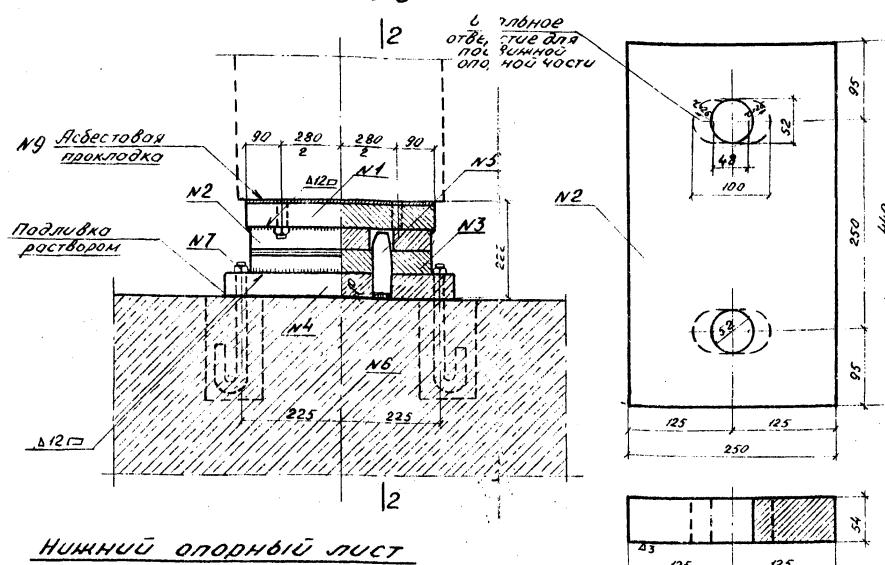
2-2



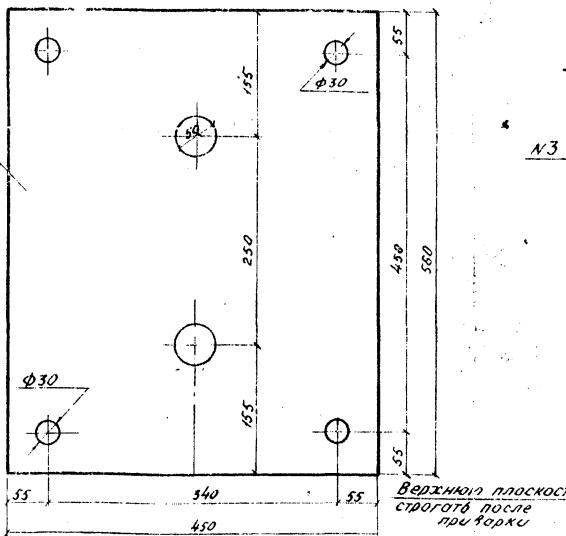
## Верхній опорний лист



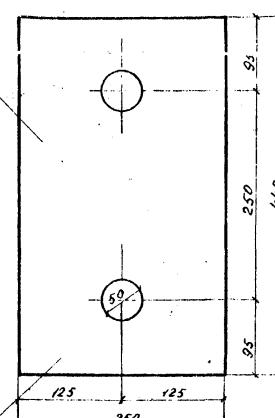
1-1 3-3 Верхний доломит



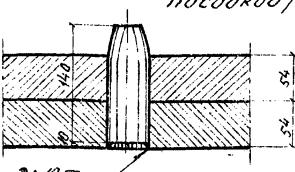
## Нижній опорний лист



## Нижний болонсир



Деталь прикрепления штыря  
к никакому опорному листу  
(штырь ставится с легко прессованной  
заглушкой)



## Спецификация метода опорных частей

Н р зелен	Наименование элемента	Модель	Сечение		Кол-во	Вес кг	
			ширина	ширина		шт	шт
1	Верхний опорный лист	М16С 10CT67353	0.60/0.54	450	1	87.7	87.7
2	Верхний болоншир	--"	440/34	250	1	46.6	46.6
3	Нижний болоншир	--"	440/34	230	1	46.6	46.6
4	Нижний опорный лист	--"	560/34	150	1	115.3	115.3
5	Штырь АГ10СТ578160	БС 3.5П 10CT380/60	0.50	140	2	2.2	4.4
6	Якорь АГ10СТ578160	БС 3.5П 10CT380/60	0.28	430	4	6.1	24.4
7	Гайка М27/10СТ591562	Сталь 20	-	-	8	15	120
8	Шпилька М-27	БС 3.5П 10CT380/60	0.27	110	4	6.	24
9	Прокладка	Картоновая 10CT2850/38460/6	-	450	1	-	-

У того металла нічай подвійну опорну частю

Итого металло на 1 неподвижную опорную часть 194.

Итого на пролетное строение (подвижных и неподвижных) 1220

## Примечания:

1. Но чертеже даны сборные опорные части для ребристых железобетонных пролетных строений длиной 13,5, 14,3 и 16,5 м и для ребристого преднапряженного пролетного строения длиной 16,5 м.

2 Матеріал сварюваних деталей опорних частин - універсальний  
титано-жовчевий, алюмінієвий чи інший залізний матеріал, відповідає  
марки М16С по ГОСТ 6712-53.

3 Сборка плит производится сварочными или полуавтоматами углеродистой стальной сварочной проводкой марки СВ 0.8 и Св-0.8ГА по ГОСТ 2246-60 и плоским фланцом марок ОСЧ-45 и АЧ-348-А (ОСЧ-45М и АН-348-АМ) по ГОСТ 9087-59 или вручную качественными электродами типа

392.9 по ГОСТ 9475-80.  
4. После резки листов обогревенным способом кромки подлежат  
стрижке, при осуществлении резки обогревом кромки не стригаются.  
Плоскости соприкосновения верхних баллончиков с опорными

5. При сварке плит зазор между ними не должен превышать 0,3 мм  
 6. Асбестовые прокладки ставятся на месте установки пропеллерных стоечниц. В случае прикрепления опорных частей с помощью сварки — прокладки не устанавливаются.

7. Допуск по высоте на сдвоенный комплект опорной части не должен превышать  $\pm 2,0$  мм

8. Длина сварных швов:  
одной подвижной опорной части - 3,10 м.  
другой подвижной опорной части - 3,11 м.

Заводская марка  
 $T=1^{\circ}$

## Указания по установке

1. Центрирового штыря относительно обделочного отверстия верхнего болонсира подвижной опорной части.

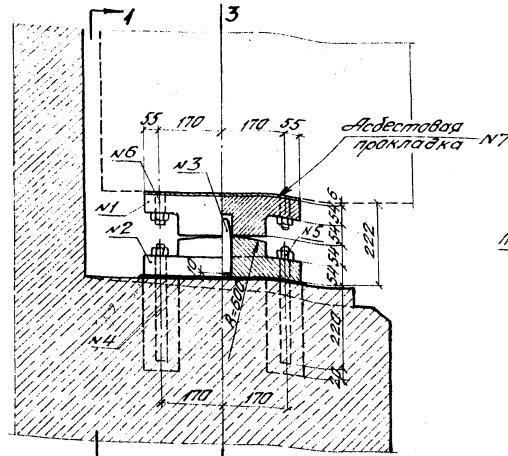
2. Поддерживаемые площадки и установка опорных частей должны быть выполнены в соответствии с требованиями СНиП III-Д.2-62 "Мосты и трубоды - проектирование организаций и производство работ, приемка в эксплуатацию."

3. Окончательная установка опорных частей и подливка под них раствором производится одновременно с установкой пролетных строений (с подливкой нижних болонсиров до плотного опирания на их циментическую поверхность верхних болонсиров).

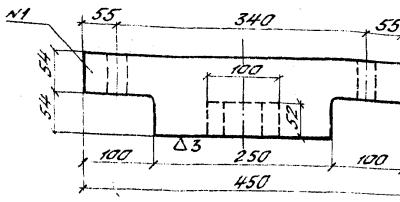
СССР	
<u>Министерство транспортного строительства</u>	
<u>Глоботронпроект - Ленгипротрансмост</u>	
<u>Проект</u>	<u>Свободные опорные части для ребристых пролетных стоеч</u>
<u>стендартных опорных частей железобетонных пролетных строений длиной от 73 до 342 м для железнодорожных мостов</u>	<u>Эп=135, 14,3 и 16,5 м</u>
<u>Начато в 1957 г.</u>	<u>Автомобилев</u>
<u>Клиент по-то</u>	<u>Томич Галичайн</u>
<u>Руков группы</u>	<u>Смирновцев</u>
<u>Проверил</u>	<u>Чудомичев</u>
<u>Исполнила</u>	<u>Сенюко</u>
	<u>Шифр 775</u>
	<u>Код общ</u>
	<u>1961</u>
	<u>18 кг</u>
	<u>М.б.10</u>
	<u>115</u>
	<u>577</u>
	<u>14</u>

φασαδ

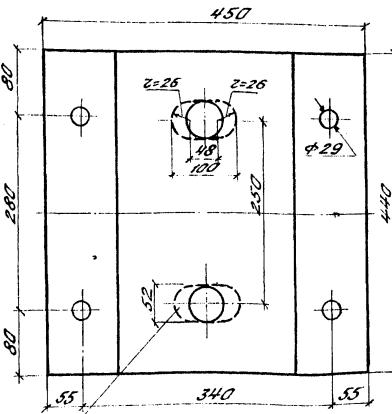
2-2



# Верхній балансир

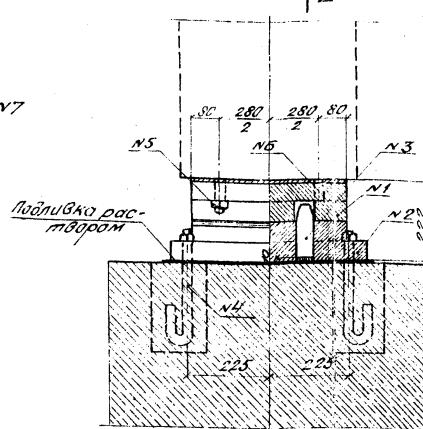


Вид снизу

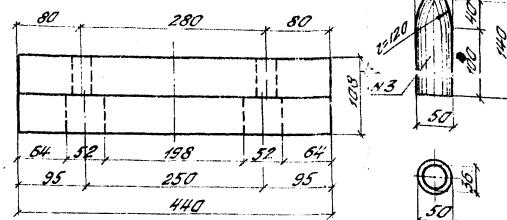


*ovalное отверстие для подвижной опорной части*

1-1 3-3



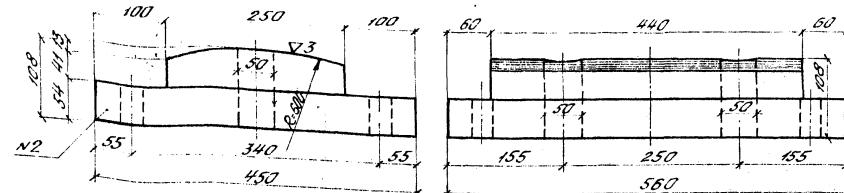
2 Штырь



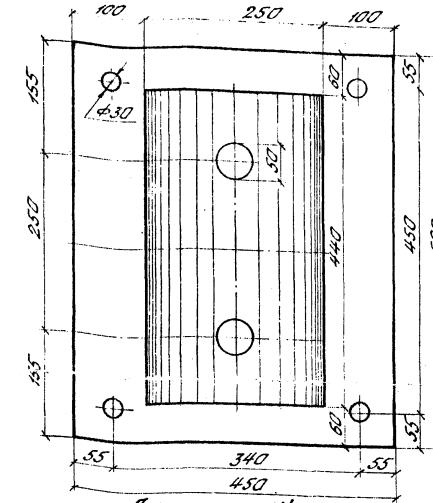
### *Спецификация методов опорных частей*

Номер злемента	Наименование злемента	Марка стали и ГОСТ	Сечение мм	Ширина мм	Кол-во шт	Вес кг	
						1 шт	Общий
1	Верхний болонсир	Сталь 25 ГОСТ 10737-65	—	—	1	130,8	130,8
2	Нижний болонсир	—	—	—	1	153,0	153,0
3	Штырь АГ ГОСТ 5781-60	В.ст. Зел. (ГОСТ 380-60)	ф50	140	2	2,2	4,4
4	Анкер АГ ГОСТ 5781-60	В.ст. Зел. (ГОСТ 380-60)	ф28	430	4	2,1	8,4
5	Гайка М27 ГОСТ 5915-62	Сталь 20 (ГОСТ 1050-60)	—	—	8	0,15	1,2
6	Шпилька М27	В.ст. Зел. (ГОСТ 380-60)	ф28	170	4	0,8	3,2
7	Прокладка	К937МОХ ГОСТ 2859-58	—	450	1	—	—
Итого металла на 1 подвижную опорную часть						301,0	
Итого металла на 1 неподвижную опорную часть						301,0	
Итого на проф. соединение (2 подвижных и 2 неподвижных)						1204	

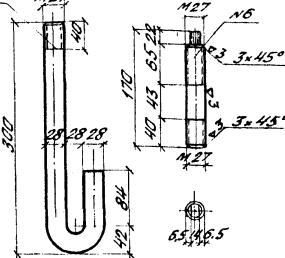
# Жижний балансир баковий вид



Finis



анкер



### Примечания:

- На четьмёжкі даны літыяе опорнае часті для редаристых жалюзі-догатных працтвенных стражній длиной 13,5; 14,3 і 16,5 м і для редаристого предно-таженненаго працтвенного стражнія длиной 16,5 м.
  - Материал літых детальеі опорных часті - стальне літыяе из углерод-бісстой стали марки 25Л з групой III па ГОСТ 977-65.
  - Дапуск на высоте па сабраннныі кам-плекті опорных часті не дапожнен пеўнавштвіе  $\pm 0,1$  м.

### Указания по установке

- 1 Центрировать шары относительно обеих частей бедра и бедреного дистрактора подвижной стороны части.
  - 2 Плоскогорные пластины и кольцо в зоне частей должны быть выпущены в соответствии с требованиями СНиП III-4. 2-62 «Мости и трубы - пределы деформации и предельное сопротивление, приемка в эксплуатацию»
  - 3 Окантовательная установка отдельных частей и подвижно под них расположена производится одновременно с установкой пластинчатых стяжек (с подложкой из жестких дистанционеров до плотного прилегания на их цилиндрическую поверхность бедренных боковых супоров).

Заводская марка  
T-1°

Цепать прикрепления  
штыря к ножнему д-  
сну (штырь ставится

## *ко прескованні посоди*

— 1 —

Fig. 10. A section of the same specimen as in Fig. 9.

دعا

100

**Министерство транспортного строительства  
СССР**

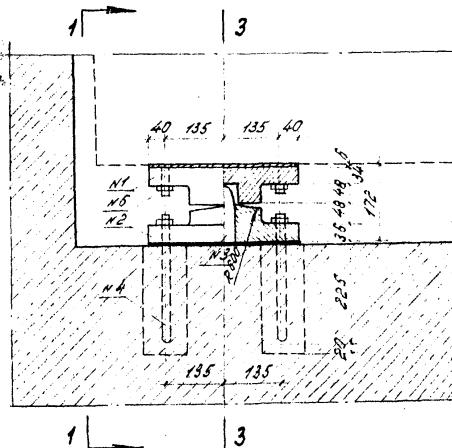
**ДРОЕКПТ**  
стандартных опорных частей  
железнодорожных пролетных  
конструкций длиной от 73,9 м до 342,8 м  
для железнодорожных мостов

Нак.ног.туп.пр.	5	Фотомоноб	Шифр N 775	ЛОСТИ
Планк.предст	Голиц	Голиц.бім	100.бак	М-5
Рук.заплатка	Чеснок	Смоленцев	СБ.к.	ЕКТ.1-5
Продбесил	Ульянов	Ульянов.чоб		
Исполнител	Васильев -	Сергіко	577	15

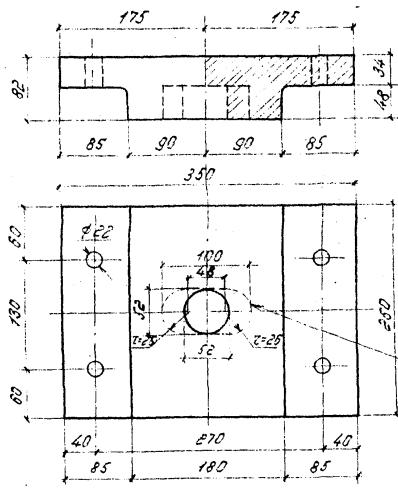


Фасад

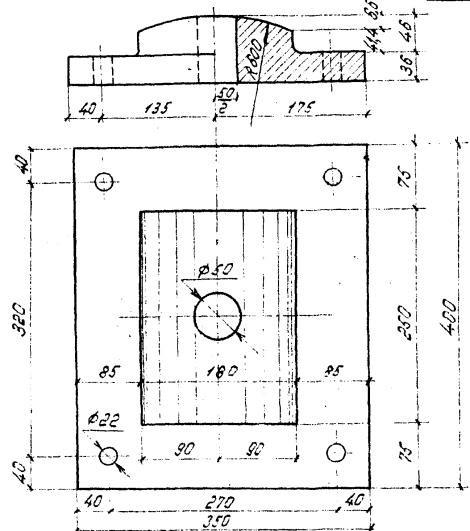
2-2



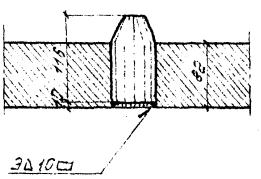
## Верхний балансир



## Нижний балансир

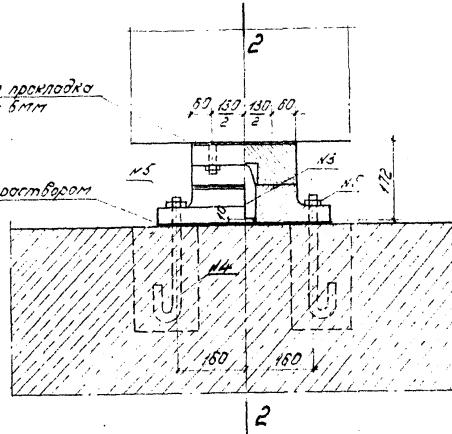
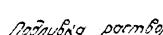
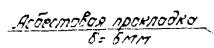


Деталь прикрепления штыря к  
нижнему балонсиру  
(Штырь ставится с легким  
прессованием посадкой)

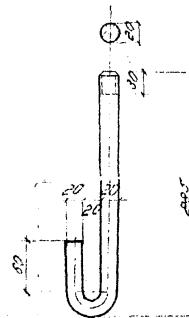


1-1

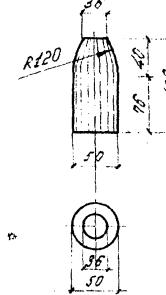
3-3



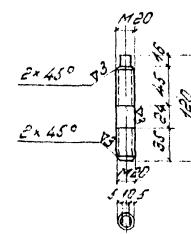
Анкер



Штабы



Шпилько



#### Спецификация методов опорных частей

### ПРИМЕЧАНИЯ:

- На чертеже даны пятые опорные части для плитных железобетонных пролетных строений длиной 9,3; 9,85; 11,5 и 12,2 м
  - Материал пятых фермовых частей - стальное литье из углеродистой стали марки 25Л группы III по ГОСТ 977-65.
  - Допуск по высоте на собранный комплект опорной части не должен превышать  $\pm 20$  мм

## Указания по установке:

1. Центрировать штырь относительно обеих верхних опорных частей болонсиров подвижной опорной части.
  2. Радиоформенные пластины и установка опорных частей должны быть выполнены в соответствии с требованиями ГИУП III - А. 2-62 „Мости и трубопроводы - проектирование и производство работ, приемка в эксплуатацию“.
  3. Окончательная установка опорных частей и подгибка подних расстрофа производится одновременно с установкой пролетных строений / с под-  
клинкой нижних болонсиров до плотного опирания на их цилиндрическую поверхность верхних болонсиров/.

Заводская марка  
Г-2

СССР  
Министерство транспортного строительства  
Главтрансстрой - Ленгипротрансмост

## ПОЕМ

стометровых опорных частей  
железобетонных пропарочных спро-  
длиной от 7,3 до 34,2 м  
для железнодорожных мостов

Плиты опорные  
части для плитных  
пролетных строений  
 $P_p = 9,3; 9,85; 11,3$   
" 12,2 "

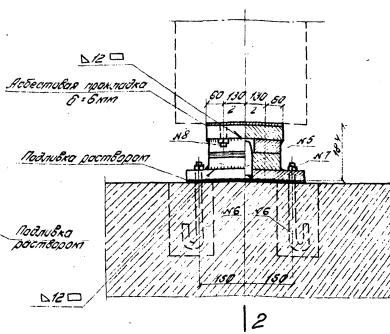
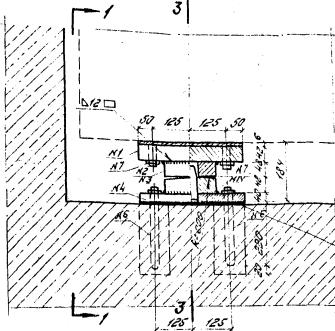
Нач.огротуп.пр.	С.Ильин
Зав.инже.пр-то	Толстиков
Руков.запечатлы	С.Ильин
Проверил	С.Ильин
Исполнител	Касаткин

№	Напоминов	Шифр № 777	Лист
1	Семёнов	Конч. Т. Сбор. 1-5	1-0
2	Степаньев		
3	Пончик		
4	Костомаров	577	11

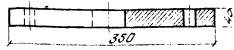
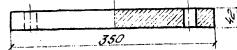
Фасад

2-2

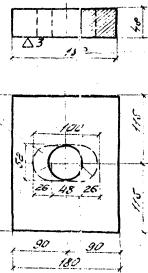
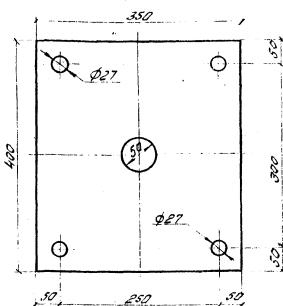
1-1 3-3



Верхний опорный лист Нижний опорный лист

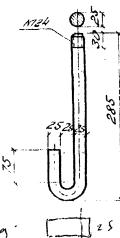


Верхний баллонсир

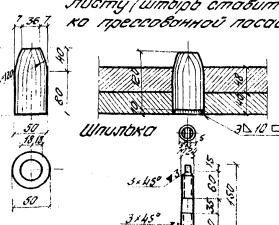


Нижний баллонсир

Анкер



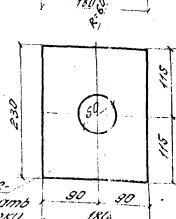
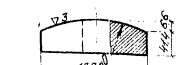
Штырь



Деталь прикрепления

штыря к нижнему опорному  
листу/штырь ставится с лег-  
ко прессованной посадкой)

Верхнюю пла-  
нку ставят  
после приварки



## Спецификация металла опорных частей

№п/п	Наименование	Марка стали и ГОСТ	Ширина отверстия и глубина	Сечение мм <sup>2</sup>	Длина мм	К-во шт	Вес в кг	
							1 шт	Общий
1	Верхний опорный лист	М16С ГОСТ 8737-83	250x142	350	1	28.8	28.8	
2	Веский болонсир	"	230x48	180	1	13.5	13.5	
3	Нижний болонсир	"	230x48	180	-1	15.5	15.5	
4	Нижний опорный лист	"	350x40	400	1	44.1	44.1	
5	Штырь М17-200-5781-82 ГОСТ 8737-83	80x3,5 ГОСТ 8737-83	φ50	120	1	1.9	1.9	
6	Анкер А-70073781-81 ГОСТ 8737-83	"	φ25	414	4	1.6	6.4	
7	Задка М24-002-5915-82 ГОСТ 8737-83	Секция 22 ГОСТ 8737-83	φ24	-	8	0.1	0.8	
8	Штифтка М24	80x3 ГОСТ 8737-83	φ24	150	4	0.6	2.4	
9	Прокладка	250x5	350	1	-	-	-	-
<i>Итого металла на один подбивочный опорный член</i>							115.6	
<i>Итого металла на один неподбивочный опорный член</i>							115.5	
<i>Всего на фланцевое строение (4 подбивочных и 4 неподбивочных)</i>							925	

## Примечания:

- На центральной доле сварные отверстия для приварки фланцевых членов к прокатанным строениям диаметром 130, 143 и 163 мм.
- Материалом свариваемых деталей опорных частей - углеродистая марганцевистая сталь для мостовых тяг М16С по ГОСТ 8737-83
- Сварка плавким присадочным проволоками или полуавтоматической сваркой присадочной сталью обивкой проволокой марок Св-887 и Св-907-4 по ГОСТ 2246-86 и плоским флюсом марок ОСУ-45 и ОСУ-348-Я 100x45, МЛ-45 и МЛ-348-Я по ГОСТ 9467-83 или флюзом чистым кальцинированными электродами типа № 342, по ГОСТ 9467-80
- После резки листов обработанным способом юстировка швов должна быть, при осуществлении работы звроплатом, кошки не спрагаются. Плохости сварки соприкосновения верхних болонсеров снизу их коробления при сварке.
- При сварке плавким методом они не должны превышать 0,3 мм.
- После сварки проводится обработка швов, включая покраска присадочных отверстий, в случае применения присадки опорной части с помощью сварки присадкой, на концах отверстий должны быть зазоры не менее 10-15 мм.
- После приварки на собранной конструкции опорной части не допускается погрешность  $\pm 20$  мм.

Чтобы сваривать швы,  
в один подбивочный опорный член - 200,  
в один неподбивочный опорный член - 200,

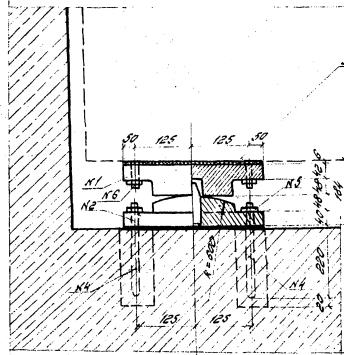
Заводская марка  
T-20

## Указания по установке:

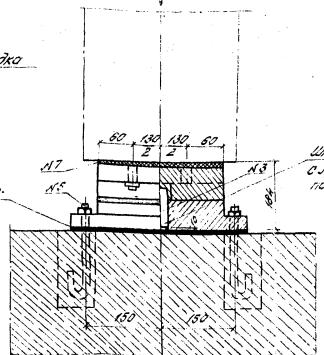
- Центрировать штырь относительно отверстий верхнего болонсира подбивочной опорной части.
- Подвернуть пластины и установить опорные части болонсиров башмаками в захваты присадочными болтами и зажимами, проводить приварку присадочными присадками, роботом, погонами в эксплуатации.
- Сконцентрировать установку опорных частей и подложить под них раструба, при этом необходимо соединение длиной от 7,3 до 34,2 для железнодорожных местах.

Проект	Стандартные опорные части для железнодорожных приводных механизмов под нагрузкой	Сборочное опорное
1	Башмаки	Башмаки
2	Болты	Болты
3	Опорные	Опорные
4	Планки	Планки
5	Анкеры	Анкеры

577 18



Бетоновая подкладка  
Приемка раствора

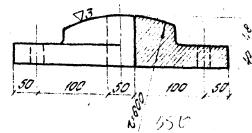


3

Штырь отбивается  
с легкой прессованной  
посудкой

Фасад  
Нижний болонсир

боковой вид



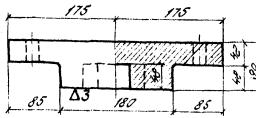
План

### Спецификация металла опорных частей

№	Наименование элементов	Материал сталь У10ГСТ	Сечение, мм	Длина, мм	Кол-во	Зес в кг
1	Верхний болонсир	Сталь У10ГСТ	—	—	1	45,7 45,7
2	Нижний болонсир	Сталь У10ГСТ	—	—	1	51,0 51,0
3	Штырь М17ХОСТ81-60	Сталь У10ГСТ	Ø 30	120	1	1,8 1,8
4	Анкер М10ХОСТ81-50	Сталь У10ГСТ	Ø 25	414	4	1,5 6,4
5	Лицо 124/сталь 5915-62	Сталь У10ГСТ	Ø 25	9,24	—	0,1 0,8
6	Штифтка М1-24	Сталь У10ГСТ	Ø 25	3,24	150	4 0,6 24
7	Приемка	Сталь У10ГСТ	Ø 25	250/6	350	1 —
Итого металла на одну подбивочную опорную часть						
Итого металла на одну неподвижную опорную часть						
Веса на металлическое ограждение (4 подбивочных и 4 неподвижных)						

Итого металла на одну подбивочную опорную часть 118,2  
Итого металла на одну неподвижную опорную часть 118,2  
Веса на металлическое ограждение (4 подбивочных и 4 неподвижных) 546

Анкер



Фасад

боковой вид

Вид снизу

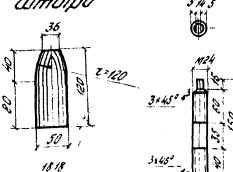
### Примечания:

- На чугунке даны литьевые опорные части для плинтусных железобетонных пристенных строений длиной 135; 143 и 150мм
- Материалы литьевого фонаря опорных частей - стальной литьё со чугунной стопорной головкой по ГОСТ 977-65
- Допуск по высоте на собранной комплекте стопорной части не должен превышать ±2,0мм.

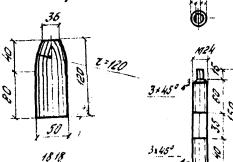
### Указания по установке:

- Центрировать штырь относительно опорного отверстия верхнего болонсира подбивочной опорной части
- Подогревательные алюминиевые трубы к опорным частям фонаря приваривать в сплавляемой втулке, предварительно очищая трубы от ржавчины и прихватывая разогретыми концами
- Окантовка опорных частей и подшипник под них должны предотвращать отрывание с подложкой низкими болонсиром без погружения опорных частей в землю

Штырь



Штырь



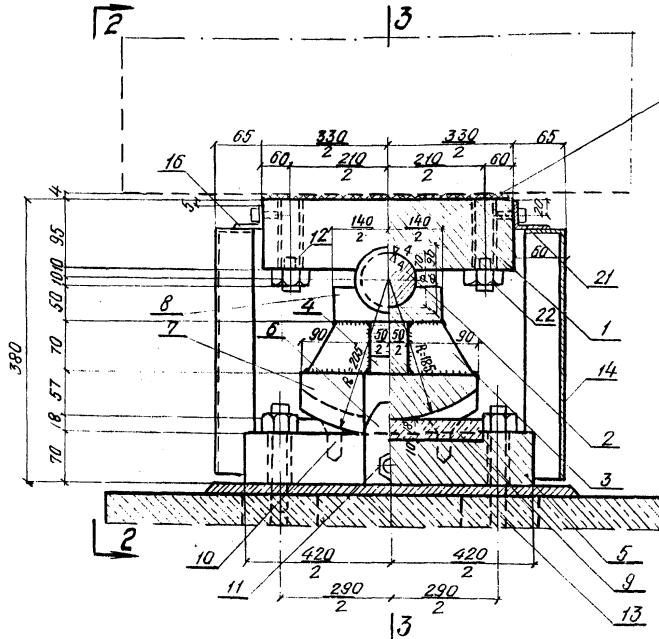
Заделка торца  
T-2°

Приемка тяжеловесного строительства заслончатого проект - Ленинградский	
Проект	Литье опорные стопорительные опорные части для плинтусных железобетонных пристенных строений отличий от 73 до 342мм
Нач. отл. тип. №	577
Составляющая Толщина	Материал
Рук. зал. Составляющая	Сорт. №
Процедура Изоляции	Литье
Исполнитель	Блок-показатель
	577 19

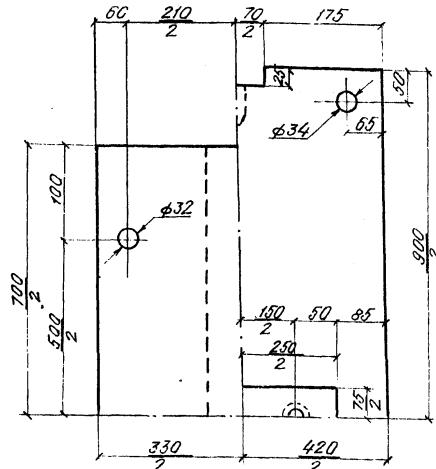
## Подвижная опорная часть

**Фасад**  
(фартук вдоль моста не показан)

1-1



## План верхнего балансира План плита



**Примечания:**

- На чертеже даны сварные опорные части для ребристого пред-  
напряженного пролетного строения длиной 18,7 м.
- Материал свариваемых деталей опорных частей - углеродистая  
маргансцевая горячекатаная сталь для мостостроения марки М162  
по ГОСТ 5713-53.
- Сварка пайт производится автоматами или полуавтоматами углеродистой  
стальной сварочной проволокой марки ОВ-08А и СВ-08ГА по ГОСТ 22466-80  
и плавленным флюсом марок ОСЦ-45 и АН-348-А/ОСЦ-45Ми АН-348-АМ  
по ГОСТ 9087-59 или вручную качественным зеленогранитом типа  
Э42А по ГОСТ 9467-80.
- После резки листов автогенным способом кромки подлежат строжке,  
при осуществлении резки автоматом кромки не строгаются. Плоскости соприкос-  
новения верхних балансиров с опорными листами обрабатываются в случае  
их коробления при сварке.
- При сварке плит зазор между ними не должен превосходить 0,3 мм.
- Несовершенные прокладки ставятся на месте установки пролетных балок.  
В случае прикрепления опорной части с помощью сварки-прокладки не устанавливаются.
- Допуск по высоте на собранный комплект опорной части не должен превышать ±2мм.
- Длина сварных швов: односторонней опорной части - 5,8 м;  
односторонней неподвижной опорной части - 6,8 м.

9. ДЛЯ УВЯЗКИ СМ. ЛИСТЫ Н 17-19.

Заводская марка  
С-2

СССР  
МИНИСТЕРСТВО ТРАНСПОРТНОГО СТРОИТЕЛЬСТВА  
ГЛАВНЫЙ ПРОЕКТНО-ИЗЫДОЧНЫЙ ОРГАН

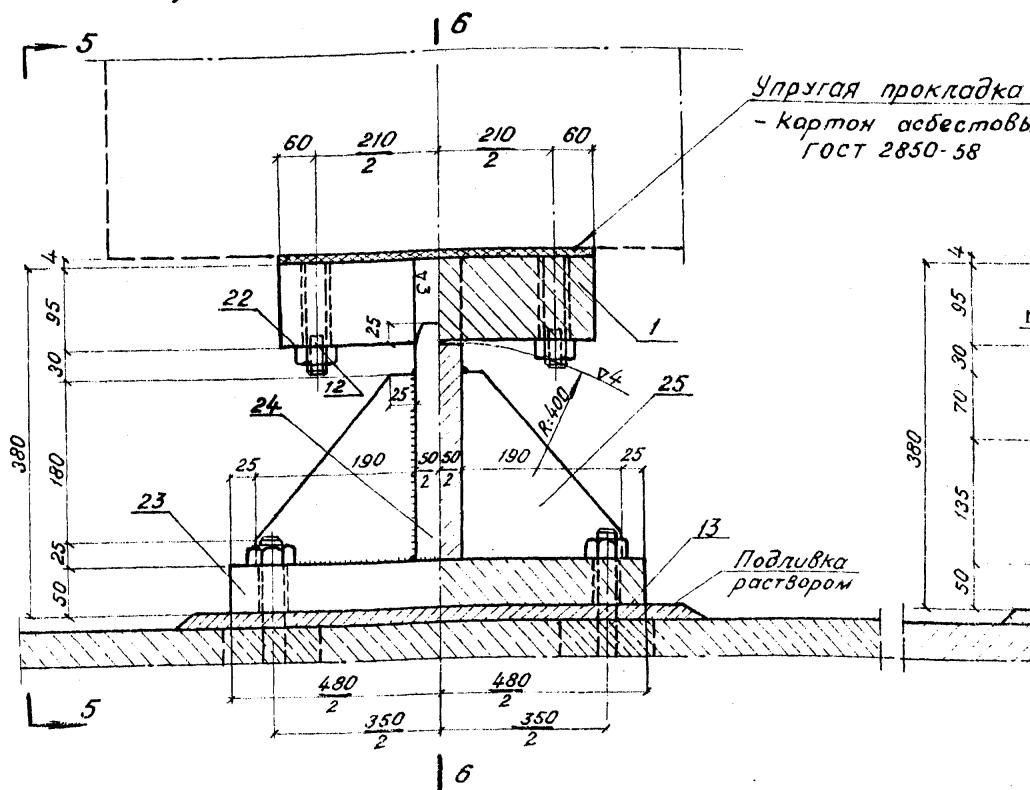
<p><b>ПРОЕКТ</b></p> <p>стандартных опорных частей железобетонных пролетных строений длиной от 7,3 до 34,2 м для железнодорожных мостов</p>	<p><b>Сварные опорные</b> <b>части для разрезного</b> <b>пролетного строения</b> <b>ер = 18,7 м</b></p>
---	---

Нач. отд. тип. по	Брил	Артамонов	ШИФР № 775	ПОСТ № 16
Ген. инж. по ТС	Толкин	Горицкий	комп. № 85	М-Б 1:5
руководитель группы	А. Ильин	Столецев	свер. т. 2	
Проверка	Б. Ильин	Акулова	577	20
исполнител	Ульянов	Бабичевич		

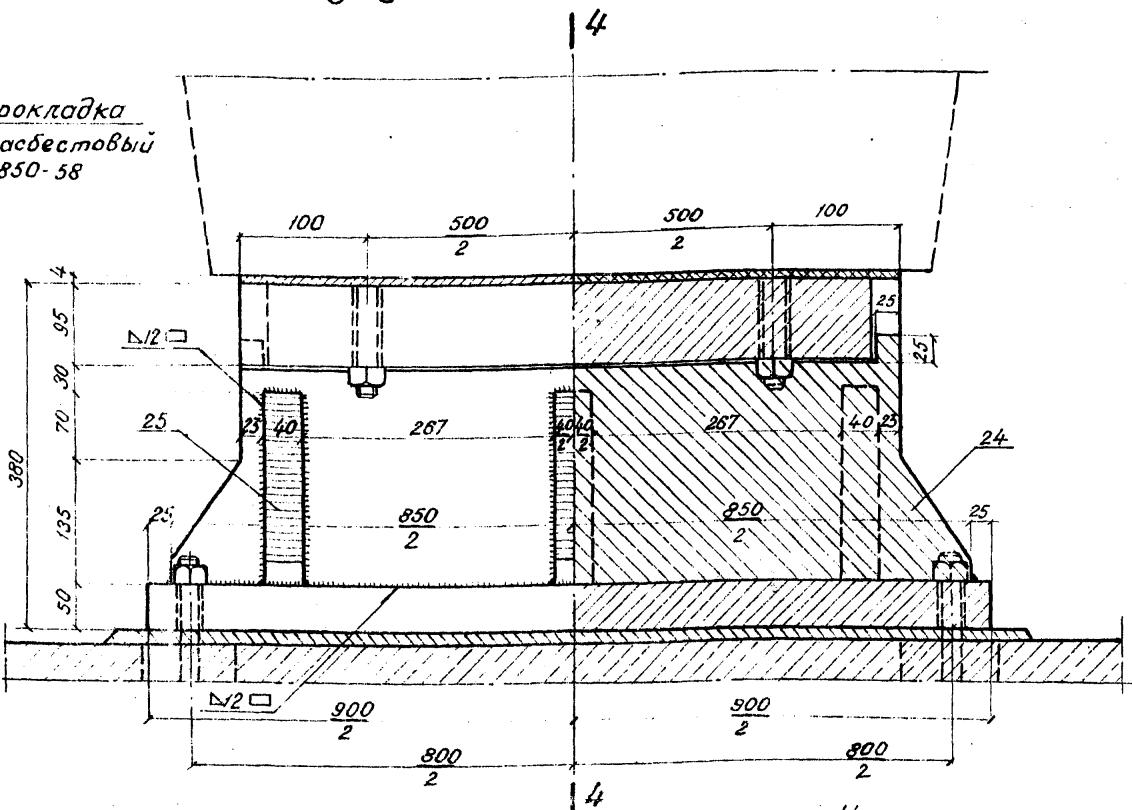
Неподвижная опорная часть

фасад

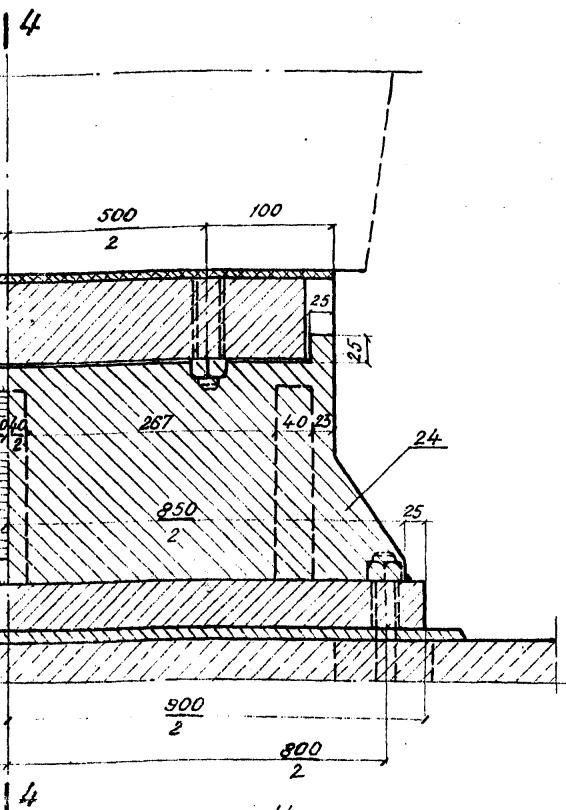
4-4



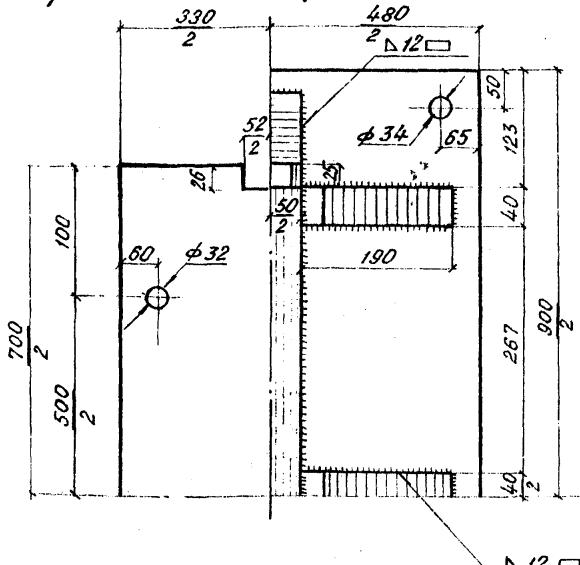
5-5



6-6



План  
Верхнего балансира нижнего балансира



Примечание:

Для увязки см. листы №16, 18 и 19.

Свердловская	ЛГЛМ
Гидр. экз	9
Заказ №	18

Спецификация металла опорных частей

№ лн.	Наименование элементов	Марка стали и ГОСТ	Сечение мм	Длина м	К-во шт	Вес кг шт	Общ. шт
1	Верхний балансир	М16 ГОСТ 873-53 вспомогательный ГОСТ 380-60	330x95	700	1	165.7	165.7
2	Шарнир	Ф70	760	1	24.2	24.2	
3	Ребро сектора	М16 ГОСТ 873-53	0x40		6	1.5	9.0
4	Стойка сектора	М16 ГОСТ 873-53	—		1	21.6	21.6
5	Причина подвижной части	М16 ГОСТ 873-53	420x70	900	1	206.5	206.5
6	Зуб	М16 ГОСТ 873-53	0x25	—	2	1.5	3.0
7	Подушка сектора	ГОСТ 873-53	140x50	700	1	103.7	103.7
8	Верхняя пята сектора	М16 ГОСТ 873-53	250x23	75	1	31.7	31.7
9	Шпонка	М16 ГОСТ 873-53	250x23	75	1	4.1	4.1
10	Винты шпильчатые ГОСТ 1490-60	ГОСТ 873-53	0x20	40	2	0.2	0.4
11	Болт крепления зуба	ГОСТ 180-60	0x22	55	2	0.25	0.5
12	Шпилька М30	"	M30	220	4	1.22	4.9
13	Амортизатор верхнего балансира ГОСТ 578-60	"	0x32	500	4	3.15	12.6
14	Лист фторопластика	ГОСТ 380-60	370x2	1040	2	6.1	12.2
15	Упорная втулка	"	380x2	460	2	2.75	5.5
16	"	"	45x45x4	700	2	1.9	3.8
17	"	"	45x45x4	380	2	1.0	2.0
18	Ручка	Сп.380-60	0x6	280	4	0.1	0.4
19	Крючок	"	0x6	46	8	0.01	0.1
20	Накладка	"	90x2	460	2	0.65	1.3
21	Винты ГОСТ 1491-62	Сп.10x60	M10	25	12	0.02	0.3
22	Гайки для болтов	Сп.20x60	M30	—	8	0.23	1.8
Итого металла на опорную часть							
12	Шпилька М30	ГОСТ 380-60	M30	220	4	1.22	4.9
13	Амортизатор верхнего балансира ГОСТ 578-60	ГОСТ 380-60	0x32	500	4	3.15	12.6
23	Плитка	ГОСТ 873-53	400x50	900	1	169.5	169.5
24	Стойка нижнего балансира	М16 ГОСТ 873-53	0x40	—	1	69.7	69.7
25	Ребро нижнего балансира	М16 ГОСТ 873-53	0x40	—	6	7.6	45.6
1	Верхний балансир	М16 ГОСТ 873-53	330x95	700	1	172.3	172.3
22	Гайки для болтов	ГОСТ 10x60	M30	—	8	0.23	1.8
Итого металла на опорную часть							
						478.4	

Указания по установке:

- Подферменные площасти и установка опорных частей должны быть выполнены в соответствии с требованиями СНиП III-Д.2-62, Мосты и трубы-правила организации и производства работ, приемка в эксплуатацию.
- Окончательная установка опорных частей и подливка под них раствора производится одновременно с установкой пролетных строений с подклиникой нижних балансиров до плотного опирания на них цилиндрическую поверхность верхних балансиров.

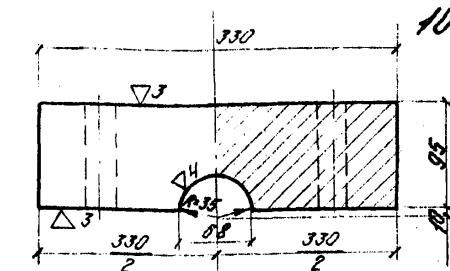
Заводская марка  
С-2

СССР  
Министерство транспортного строительства  
Главтранспроект - Ленинградтрансмост

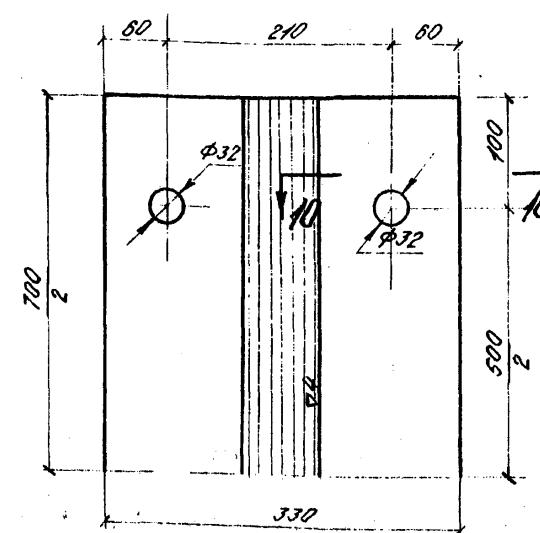
Проект	Стандартные опорные части для ребристого пролетного строения длиной от 7,3 до 34,2 м для железнодорожных мостов	Сварные опорные части для ребристого пролетного строения Еп = 18,7 м (продолжение)
Наим. от тип. про.	Без	Арамонов
Лит. инн. проекта	Голенищ	Голицын
Руковод. группы	Филиппов	Смоленцев
Проверил	Анисов	Акулова
Исполнил	Григорьев	Абрамович
Шифр № 775	Лист № 1	
1967 г. сб. 1	копир. ф.-т.	м.б. 1:5
577	21	11

## *Верхний балансир*

## Фасад



Bud Chuzy

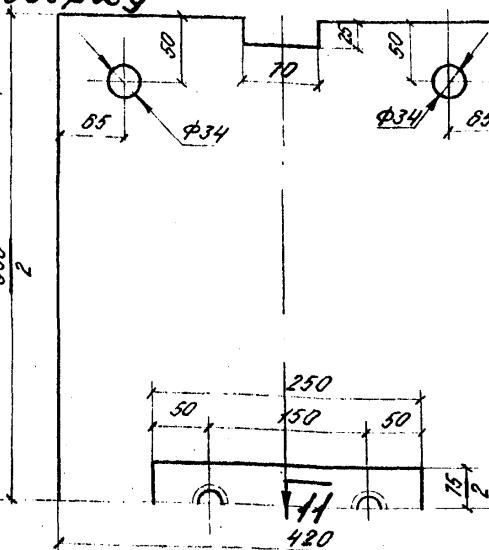


## Фасад

Литература

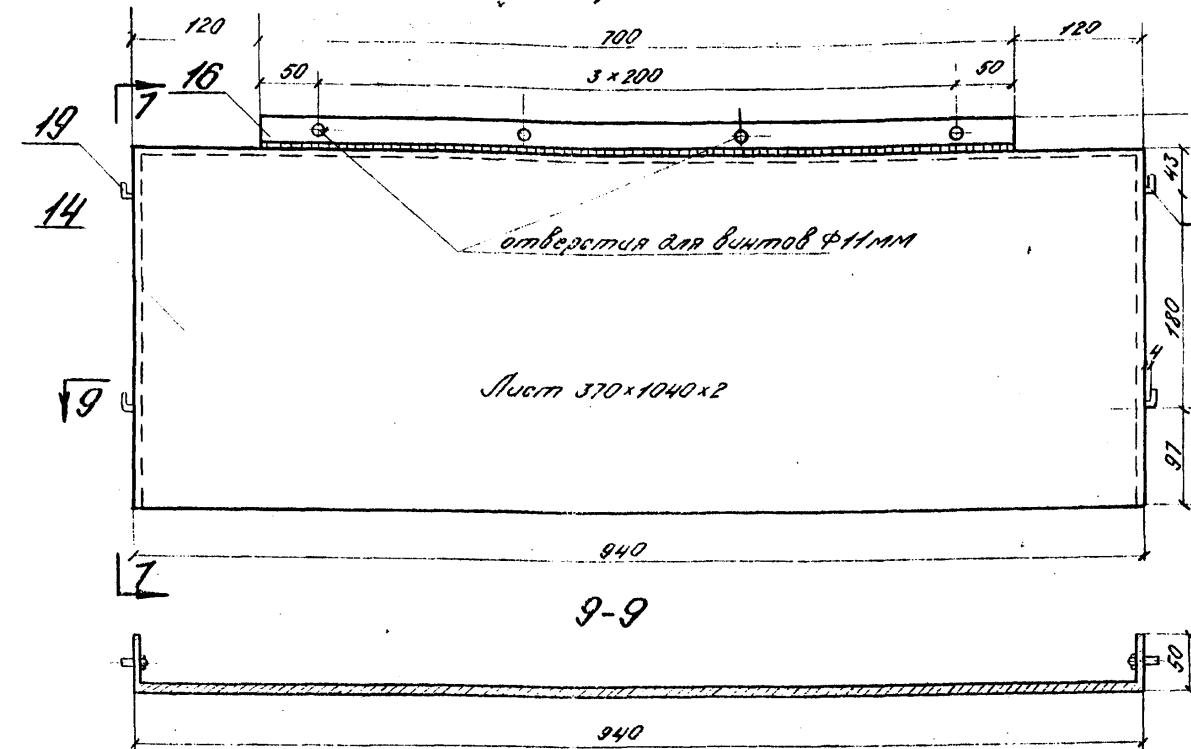


## Вид сверху

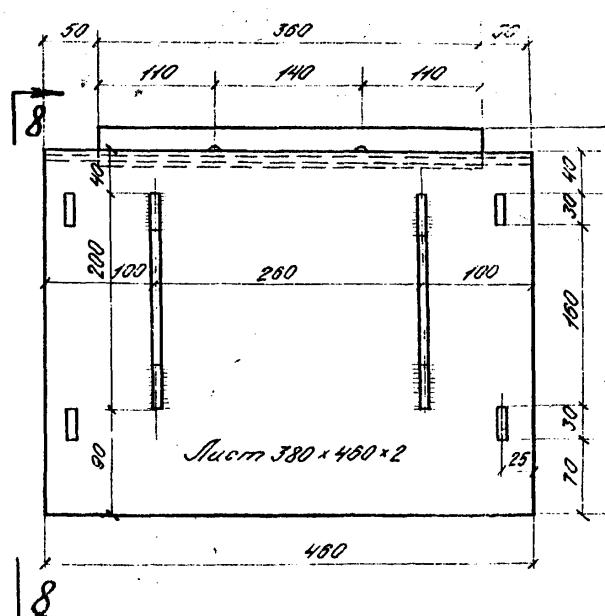


### Фартук подвижной торцовой части

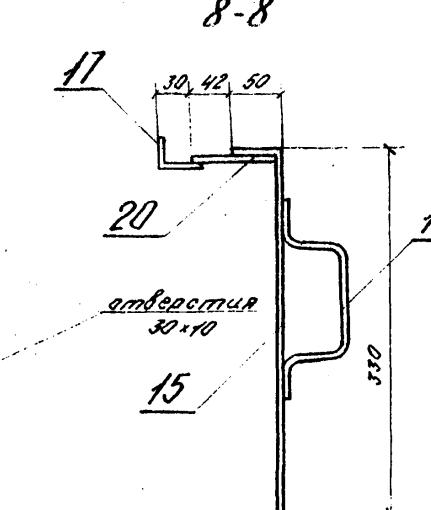
## Поперек мост



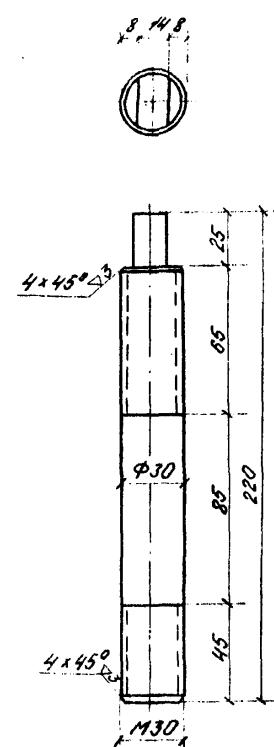
## *Вдоль моста*



8-



## Шиповка



A technical drawing of a U-shaped pipe assembly. The vertical leg on the left has dimensions 250 at the top, 225 in the middle, and 25 at the bottom. The horizontal leg has a width of 32. The vertical leg on the right has a height of 250. The horizontal leg on the right has a width of 32. A dimension of 164 is shown at the bottom right. Part numbers 31, 32, and 33 are indicated on the drawing.

Демоніз зуба  
неподвижної  
опорної частки

Заводская марка  
С-?

СССР

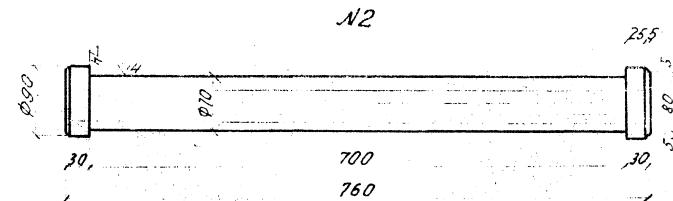
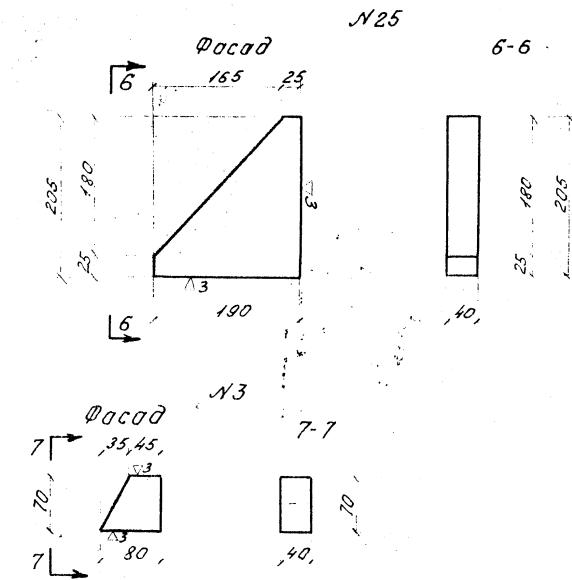
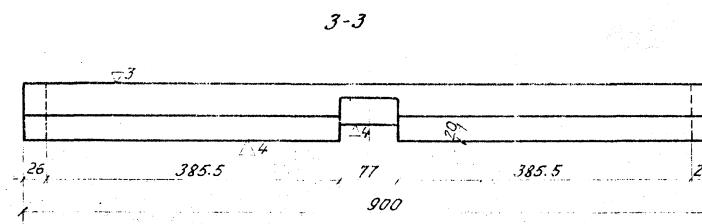
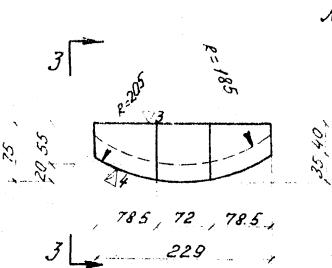
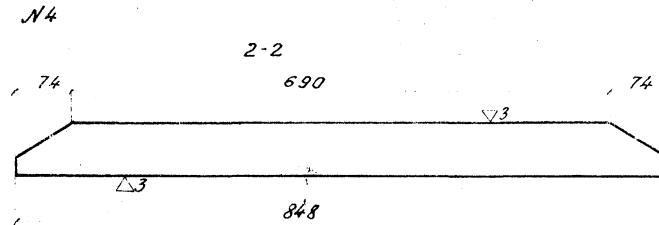
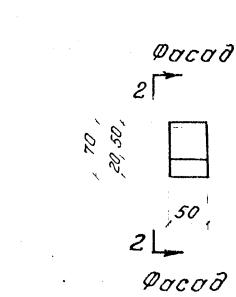
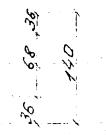
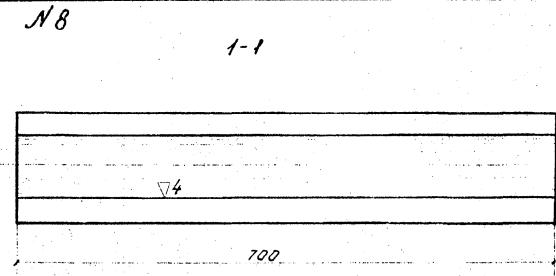
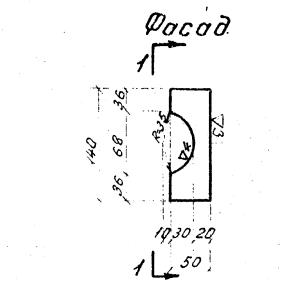
Министерство транспортного строительства

Гипербболический мост - Ленгипротрансмост	
<b>Проект</b> стандартных опорных частей железобетонных пролетных строений длиной от 7,3 до 34,2 м для железнодорожных мостов	<b>Сварные опорные части для рельсового пролетного строения <math>\text{Бп} = 18,7 \text{ м}</math> (продолжение)</b>

Наконечник	Букс.	Мартынов	Широкий	Быстры
Гашение	Толка	Галичевы	Кап. Ильин	М-Б 1,5
Руч. группы	(III) лесовод - Смоленчев		1907, 289. Р-	М-Б 1,25
Проверил	Лягушин	Акулова		
Численность	Число	Яврамович	577	22

## Примечание

Для увязки см. листы №№ 17 и 18



*Примечание:*

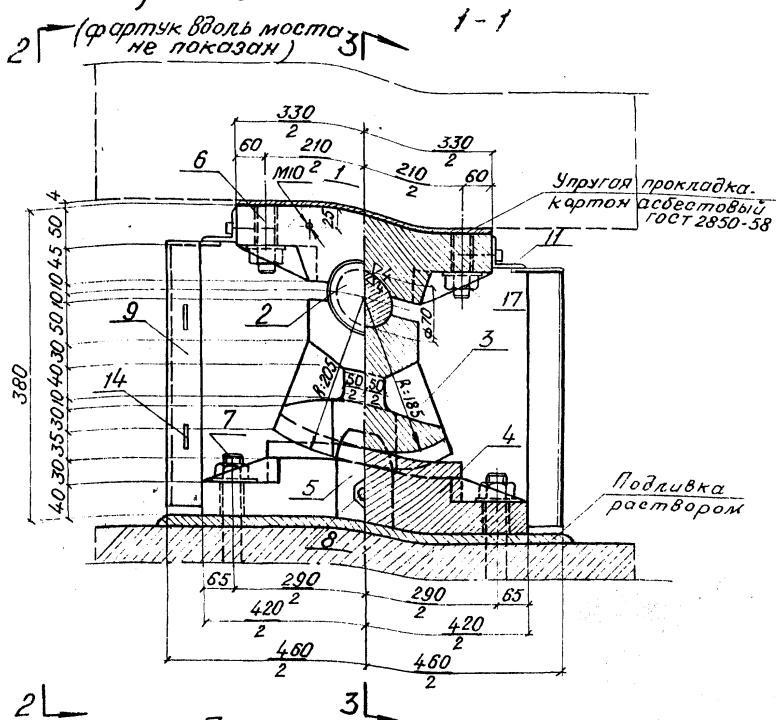
Для увязки см. листы № 16-18

Заводская марка  
С-2

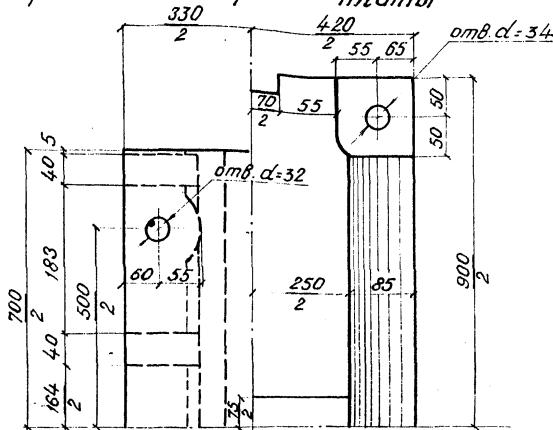
Министерство транспортного строительства Глобтрансстройпроект - Ленгипротрансмост.		СССР
<i>Проект</i>		Сборные опорные части для ребристого пролетного строения $L_p = 387 \text{ м}$ (продолжение)
стандартных опорных частей железобетонных пролетных строек длиной от 13 до 34,2 м для железнодорожных мостов		
Число опорных частей про- то	2	Шифр А175 Рисунок 19
Руководитель	Томаш Галичук	М-5 1967 св. № 1.5
Проверка	Лапинова	
Исполнитель	Камин - I	Лентелево
		577 23

# Подвижная опорная часть

фасад



План верхнего балансира



План плиты

## Указания по установке:

1. Подферменные площаики и установка опорных частей должны быть выполнены в соответствии с требованиями СНиП III-Д. 2-62. Мосты и трубы-правила организации и производство работ, приема в эксплуатацию.

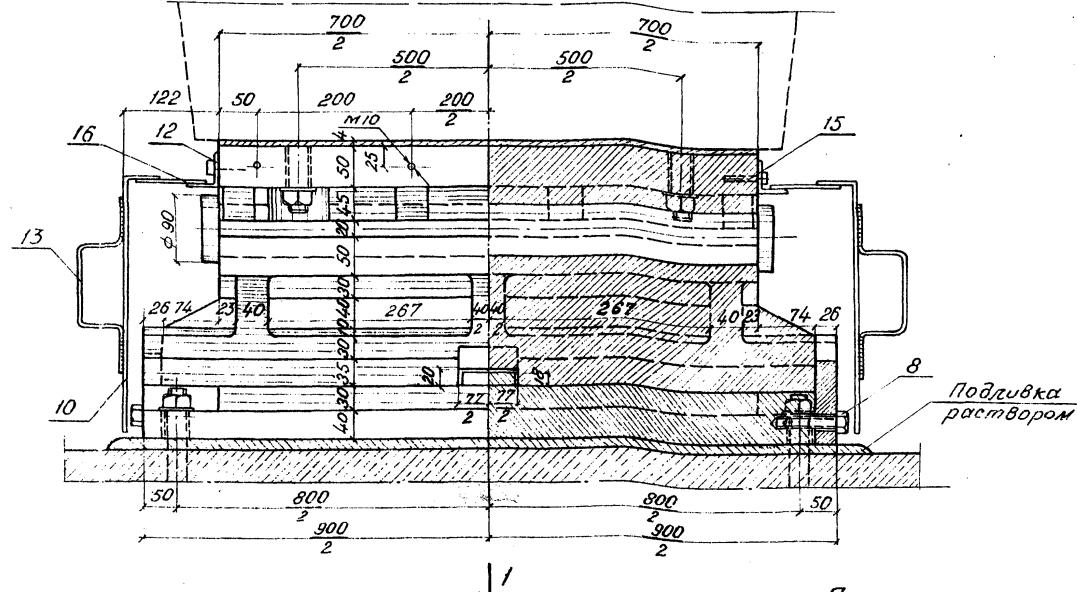
2. Окончательная установка опорных частей и подливка под них раствором производится одновременно с установкой пролетного строения, подъемкой нижних балансиров пролетного опирания на их цилиндрическую поверхность верхних балансиров.

1-1

2-2

3-3

(фартук поперек моста не показан)



## Примечания

- На чертеже даны литые опорные части для ребристого предварительно натянутого строения длиной 18,7 м
- Материалом литья деталей опорных частей - стальное литье из углеродистой стали марки 25Б, группой III по ГОСТ 977-65.
- Допуск по высоте на собранный комплект опорной части не должен превышать ±2,0 мм.
- Для связки см. листы № 21, 22, 23.

## Спецификация металла

№ п/з	Наименование элементов	Марка стали и ГОСТ	Длина сечения, мм	К-коэффициент	Вес кг
			ширина сечения, см	шт	1 з/сп. Общий
1	Верхний балансир	Ст.25Г-Р ГОСТ 977-55 В.Ст.5кв ГОСТ 380-60	—	—	1. 127,1 127,1
2	Шарнир	Ст.25Г-Р ГОСТ 977-55 В.Ст.5кв ГОСТ 380-60	δ-70	760	1 24,2 24,2
3	Сектор	Ст.25Г-Р ГОСТ 977-55 В.Ст.5кв ГОСТ 380-60	—	—	1 148,0 148,0
4	Плита	Ст.25Г-Р ГОСТ 977-55 В.Ст.5кв ГОСТ 380-60	δ-1,3	—	1 188,1 188,1
5	Зуб	Ст.35Г-Р ГОСТ 380-60	δ-25	—	2 1,5 3,0
6	Шпилька М30	В.Ст.35Г-Р ГОСТ 380-60	M-30	175	4 0,97 3,8
7	Анкер крепления нижнего балансира	Ст.35Г-Р ГОСТ 380-60	φ 32	500	4 3,15 12,6
8	Болт крепления зуба	Ст.35Г-Р ГОСТ 380-60	φ 22	55	2 0,24 0,5
9	Лист фартука	Ст.0 ГОСТ 380-60	370x2	1040	2 6,1 12,2
10	Лист фартука	—	380x2	460	2 2,75 5,5
11	Уголок фартука	ГОСТ 8309-57	45x6x4	700	2 1,9 3,8
12	Уголок фартука	ГОСТ 8309-57	45x6x4	360	2 1,0 2,0
13	Ручки	—	φ 6	280	4 0,1 0,4
14	Крючки	—	φ 6	45	8 0,01 0,1
15	Винт ГОСТ 1491-62	Ст.10 ГОСТ 1050-60	M10	25	12 0,02 0,3
16	Накладка	Ст.0 ГОСТ 380-60	90x2	460	2 0,65 1,3
17	Гайки алюминиевые болтов	Ст.30 ГОСТ 5913-62	M30	—	8 0,23 1,8

Итого металла на 1 подвижную опорную часть 534,7

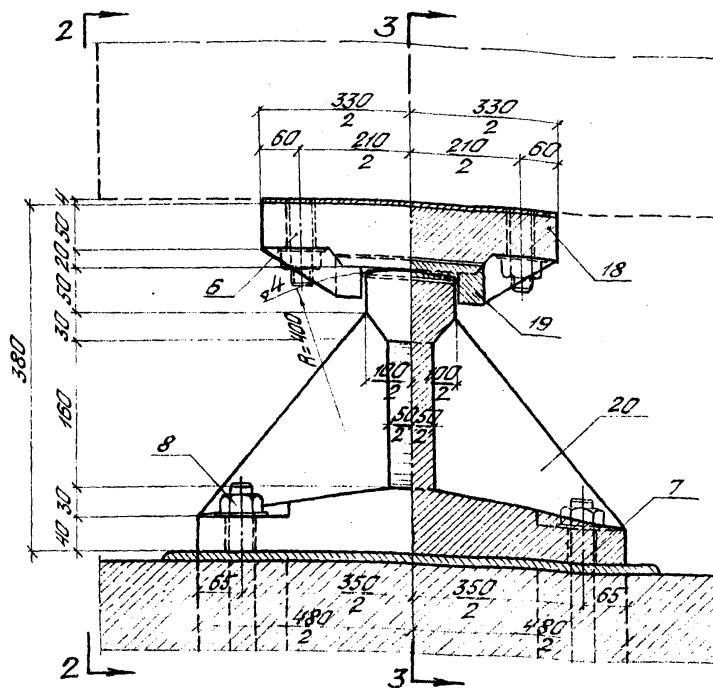
Итого металла на пролетное строение / опорные части / 1069,4

Заводская марка  
С-2а

СССР Министерство транспортного строительства Главгипротрансстрой - Ленгипротрансстрой			
Проект	Литые опорные части для ребристого строения	стоечно-балочных опорных частей для железнодорожных пролетных строений длиной от 7,3 до 34,2 м	для железнодорожных мостов
Черт.нр тип пр	Балансир	Аргамонов	Шифр № 775 Пистр. 20
Гл. инж-пр-то	Голицын	Голицын	1967г. Кол. 8-е № 5
Рук. групп	А.Ильин - Смоленцев	Смоленцев	С8 У. 1:5
Проверил	А.Чуб	А.Чуб	
Усполнил	Панина	Панина	577 24

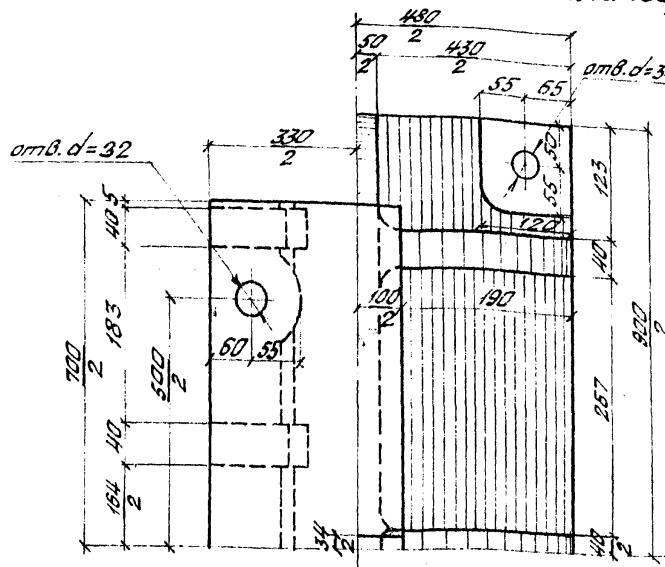
φασαδ

1-1



## План верхнего балансира

## План нижнего балансир

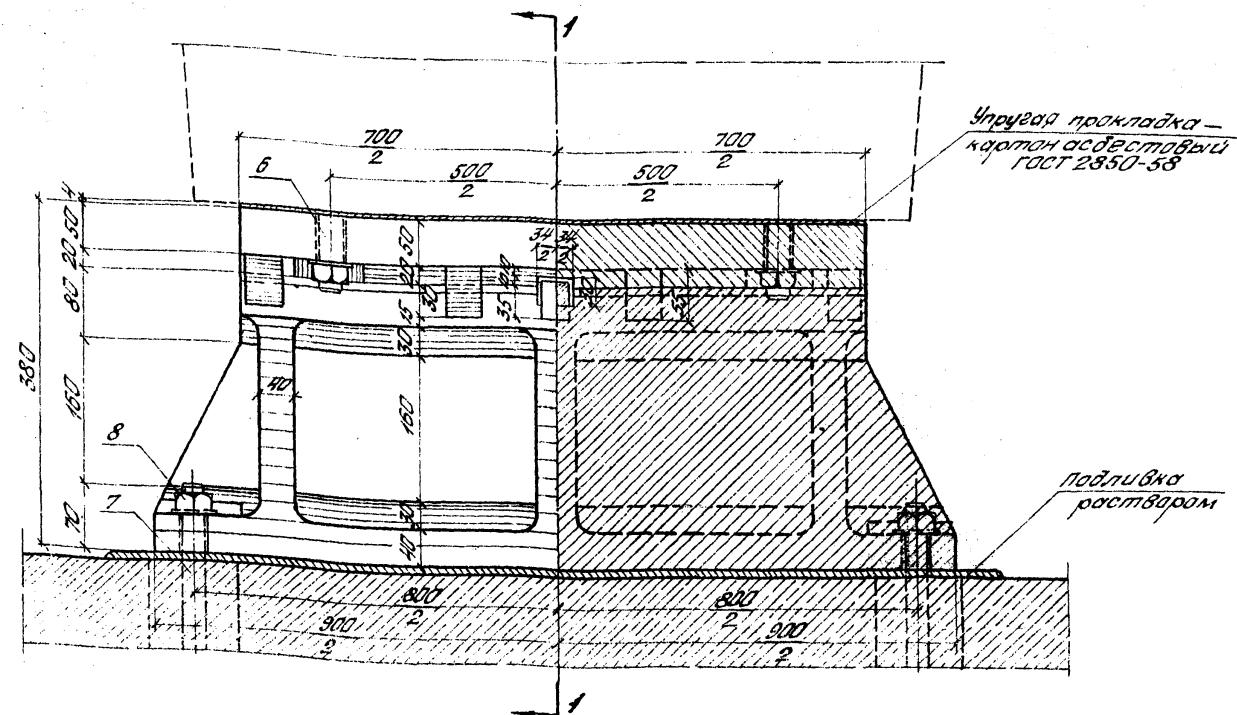


### Примечание

Для увязки см. пункт № 20, 22 и 23

2-2

3-3



## Спецификация металла

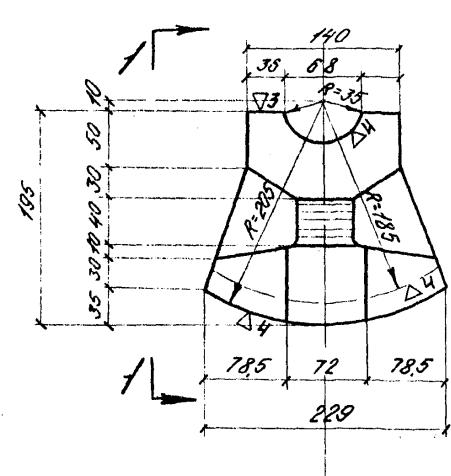
**СССР**  
**Министерство Транспортного Строительства**  
**Государственного Плана - Промышленности**

<b>Проект</b>	пять опорных части сяя разносто- роектной строения
стандартных опорных частей железнодорожного плавающей линии от 7,3 до 34,2 м для железнодорожных мостов	$C_p = 18,7 \text{ м}$ (подразделение)

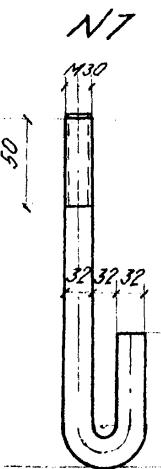
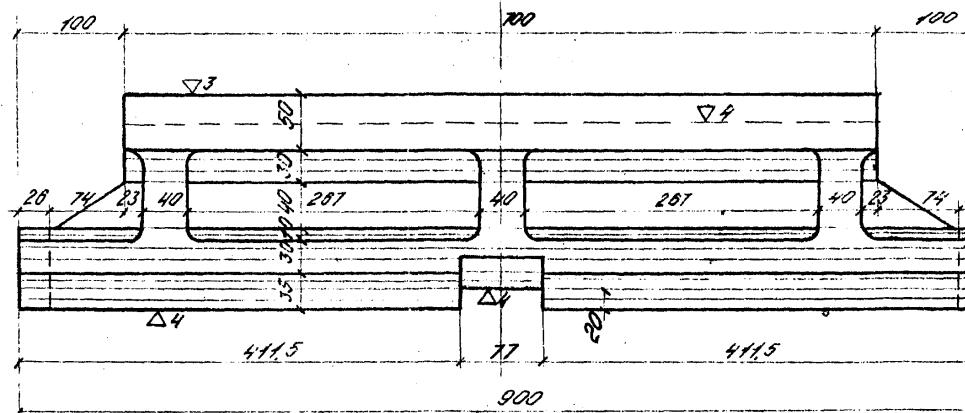
Нач. отд. тип. про	Эффе	Братомонов	Шифр. N 775	Пост № 21
Гл. инж. проекта	Толстев	Ольцицкий	1951	Пост № 21 н.п.
руков. здру. по про	Смирнов	Симонян, А.В.	Санкт-Петербург	1.5
Продоверит	Богдан	Лихурова		
Челопашин	Абрамов	Сеняков		
			577	25

N3

Фасад

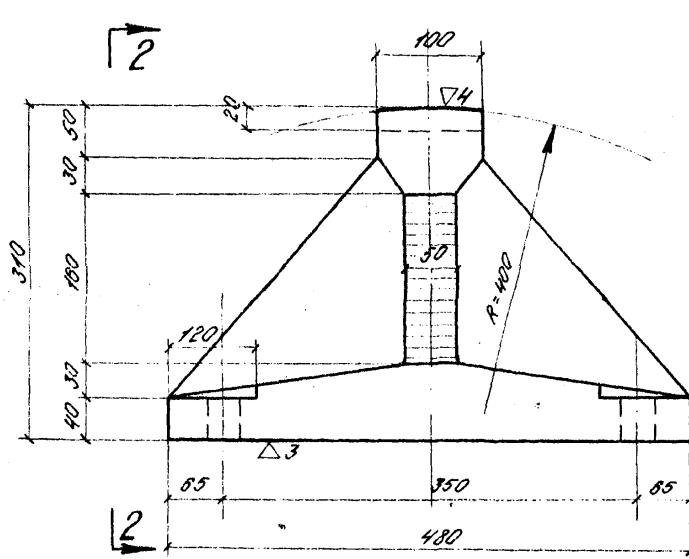


1-1

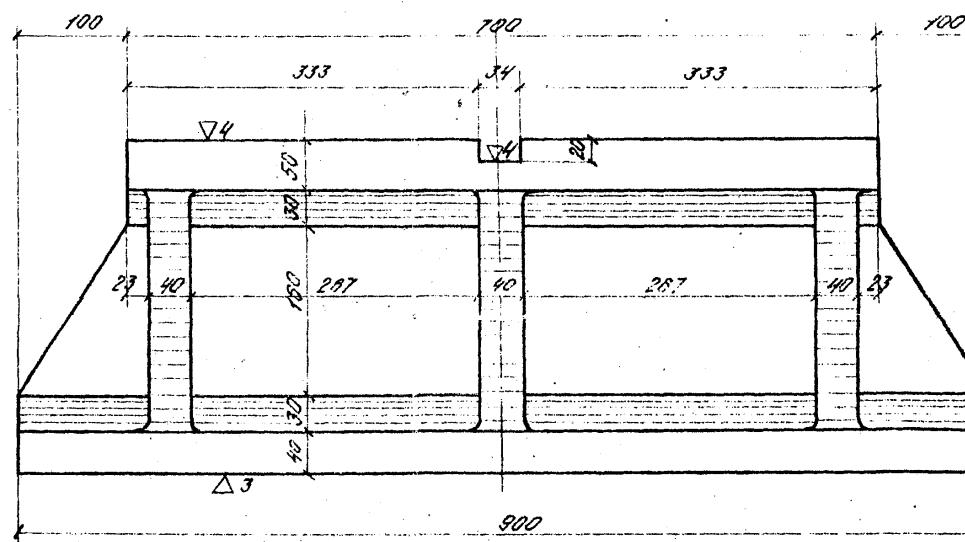


N20

Фасад



2-2

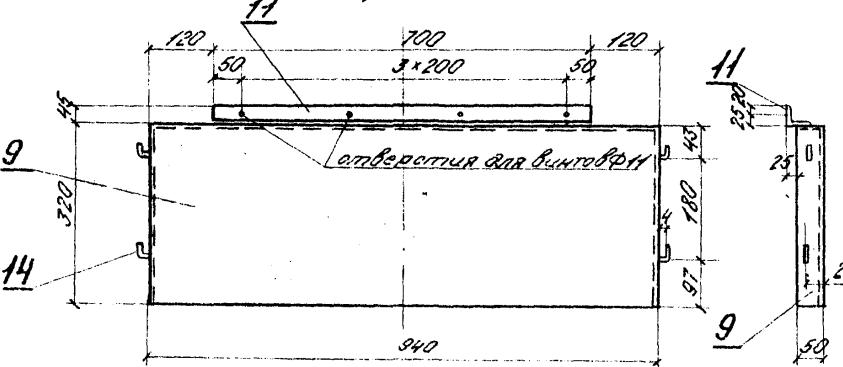


Примечание:

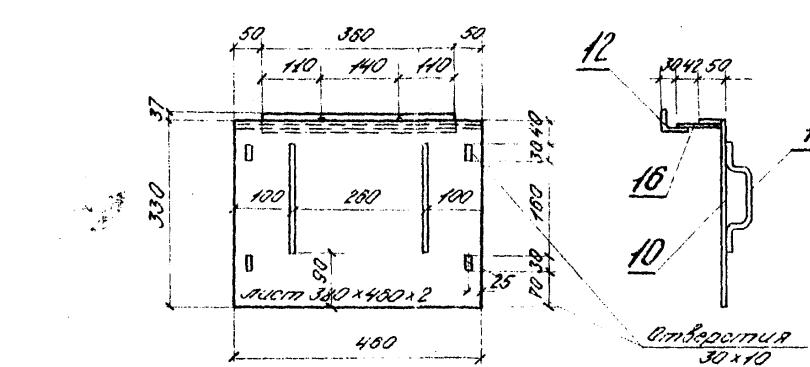
Для увязки с мостами N20, 21, 23

## Фартук подвижной опорной части

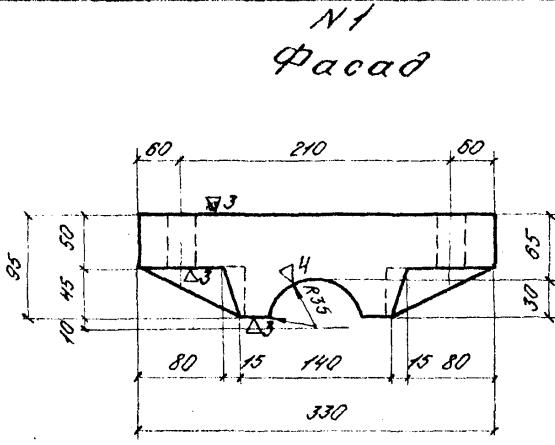
Поперек моста



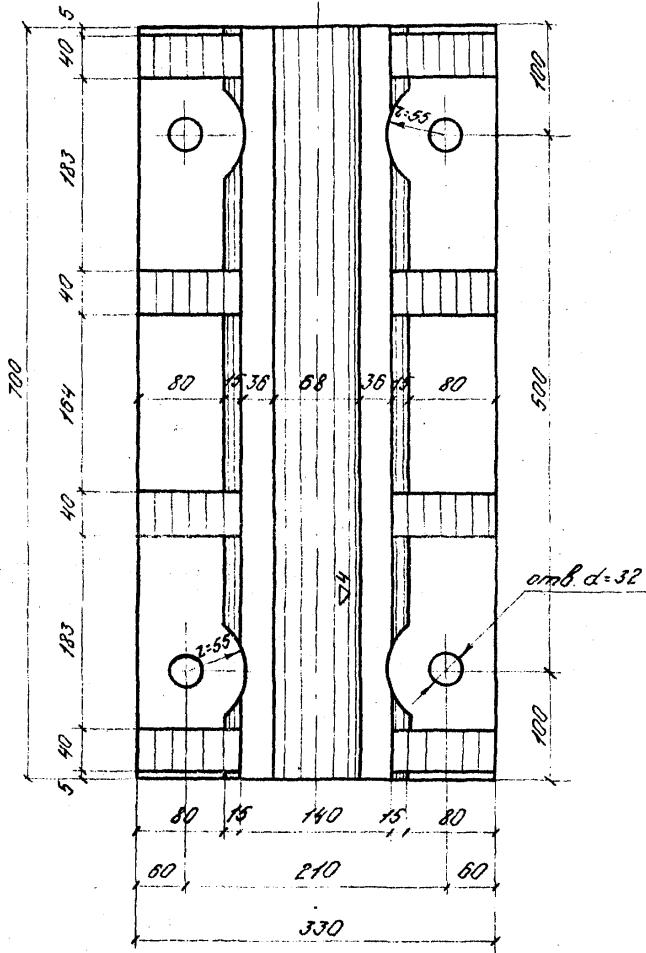
Вдоль моста

Заделка мадка  
б-2 а

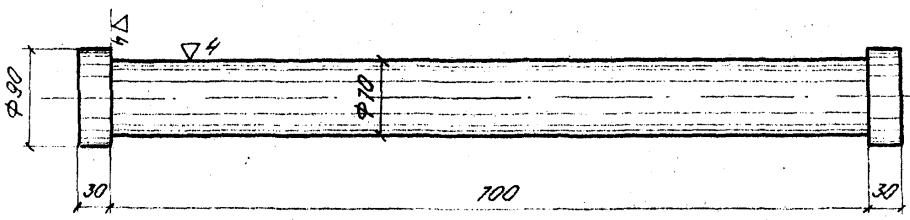
Министерство транспортного строительства Главтранспроект - Ленинградтрансмост		ПРОЕКТ	
стандартных опорных частей железобетонных пролетных строений длиной от 13 до 342 м для железнодорожных мостов		литые опорные части для ферменного понтонного строения Бп = 18,7 м (продолжение)	
Наименование	Форма	Наименование	Шифр № 775 Плат. № 22
Головка по горизонтали	Головка	Головка	Головка
Рукоятка	Рукоятка	Смоленск	Коп. № 147 1.5; 1.10
Проводник	Акульев	Акульев	1967.08.15.
Сопломина	Сопломина	Пантелеймонова	577 26



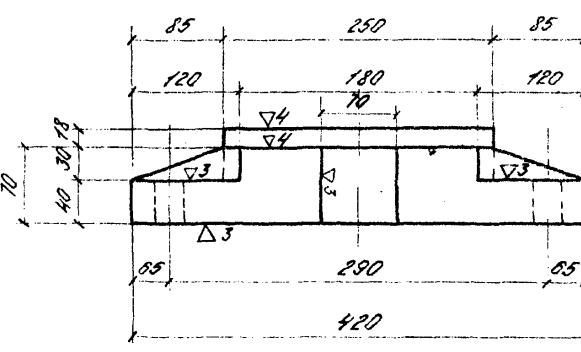
*Bud chuzý*



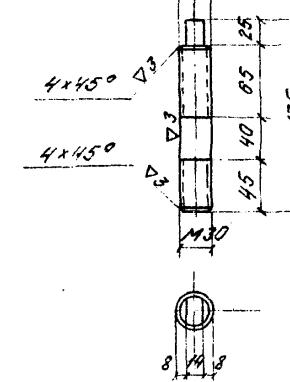
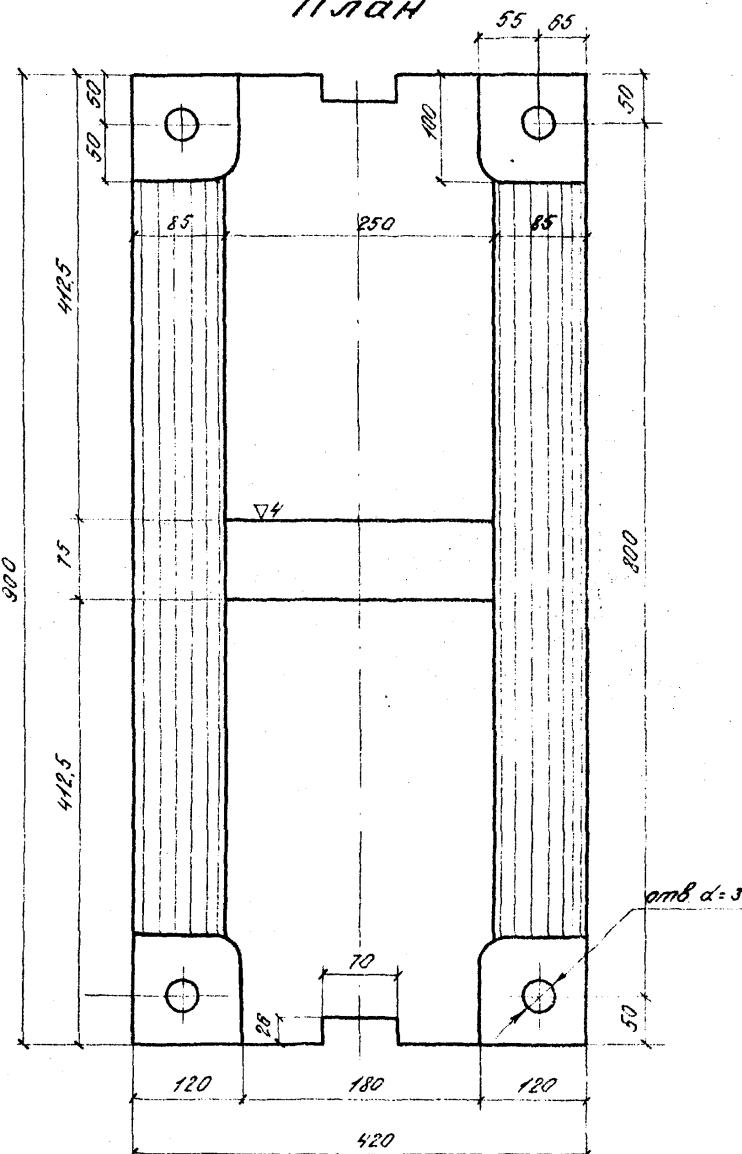
N2



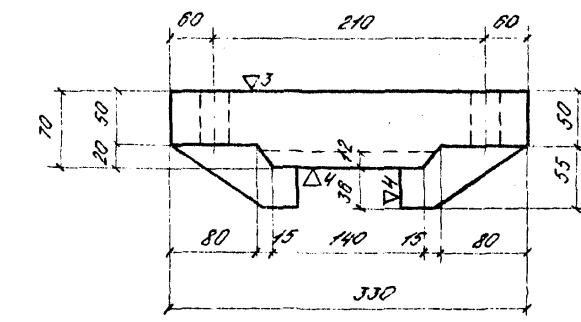
N4  
Dacad



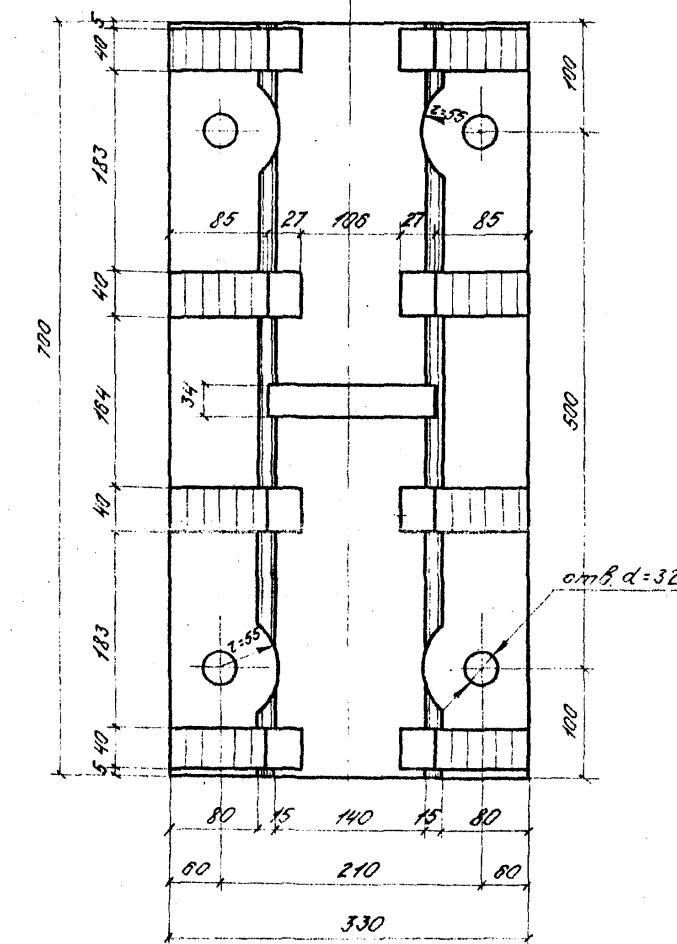
## План



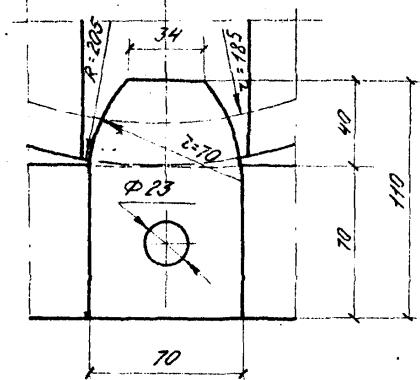
н18  
Фасад



Вид снизу



## Детали зуба



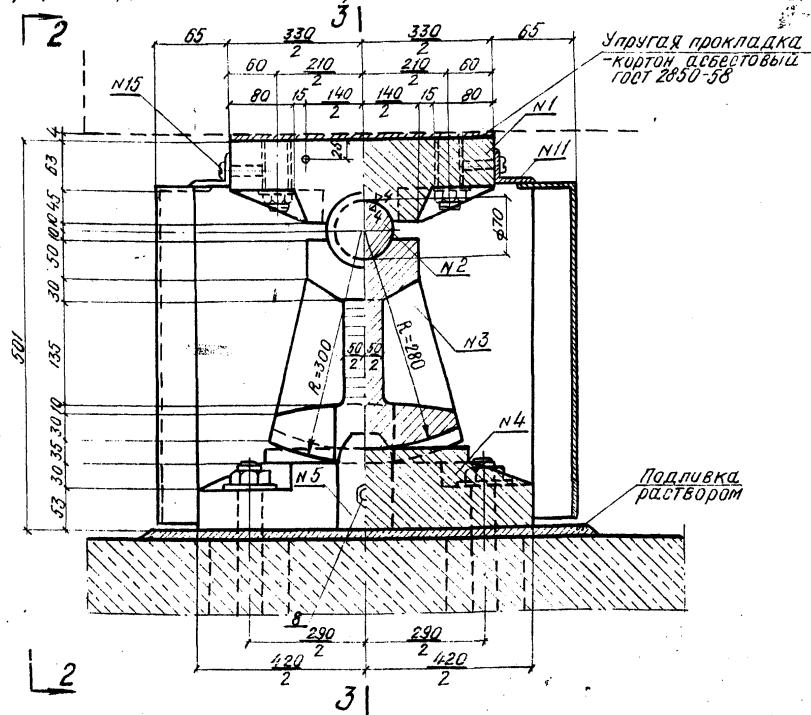
### Примечание:

Для увязки с отрывками 20, 21, 22.

Заводская марка С-2а			
<p style="text-align: center;">СССР</p> <p><u>Министерство транспортного строительства</u>  <u>Главгражданпроект - Департамент трансмост</u></p>			
<p style="text-align: center;"><u>ПРОСКИ</u></p> <p>стандартных опорных частей железобетонных пролетных отросовий длиной от 7,3 до 34,2 м для железнодорожных мостов</p> <p>Литые опорные части для ребристого пролет- ного отросовия <math>B_0 = 18,7 \text{ м}</math> (продольное сечение)</p>			
Нач. отв. типор	Булава - Артамонов	Шифр № 775	Лист № 3
Служб-бр-та	Голицын	Кол. чаш	M-51-5
Руков. группы	Смоленчев	1957 г. Свер. № 2	
Проверка	Акулова	577	27
Исполнитель	Сеняко		

# Подвижная опорная часть

**ФАСАД**  
(фартук вдоль моста не показан)

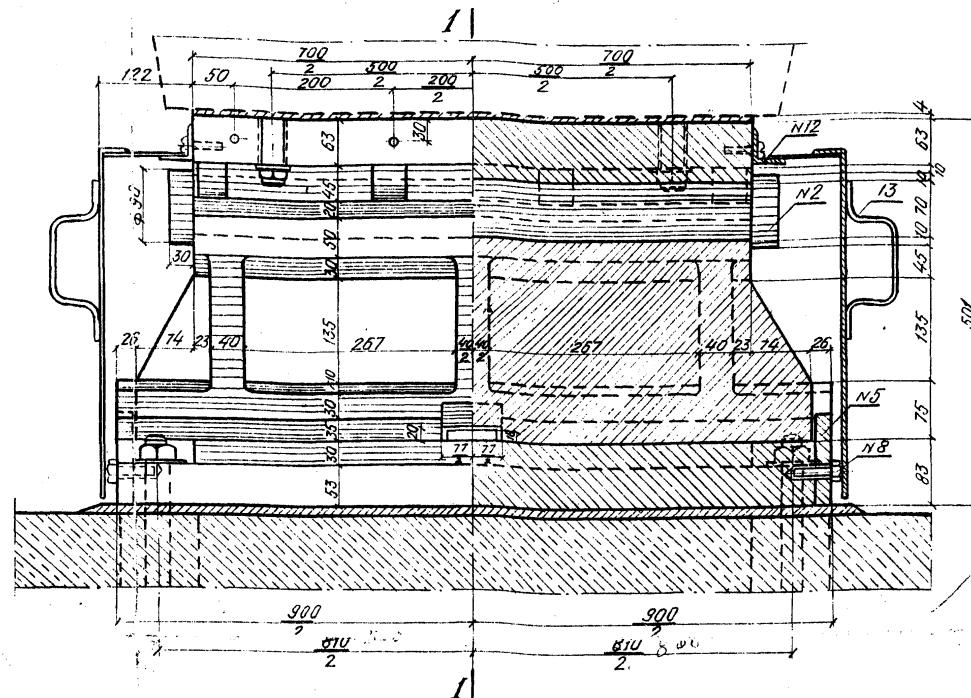


1-1

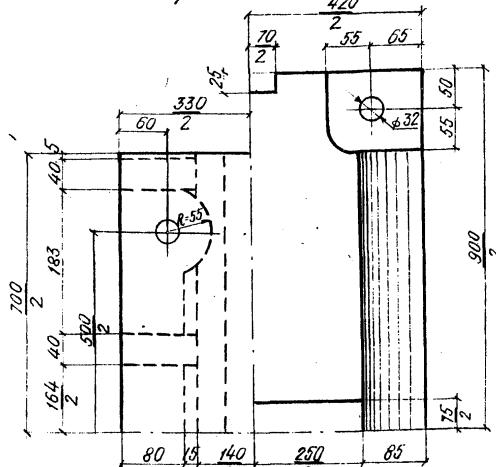
2-2

(Ф. отук поперек моста не показан)

3-3



**План**  
верхнего балансира



**План плиты**

**ОПРЕЦИФИКАЦИЯ МЕТАЛЛА  
(подвижная опорная часть)**

№ з/пем	Наименование	Марка стали и ГОСТ	Сечение	Длина мм	Кол-во шт	Вес 1 шт.	Общий
1	Верхний балансир	СТ 25-4-7 ГОСТ 377-65	—	—	1	149,2	149,2
2	Шарнир	ЧСТ 377-65 ГОСТ 300-60	d=70	700	1	22,8	22,8
3	Сектор	ЧСТ 377-65 ГОСТ 977-65	—	—	1	174,3	174,3
4	Плита	—	—	—	1	255,9	255,9
5	Зуб	СТ 25-4-7 ГОСТ 380-60	70x25	123	2	1,6	3,2
6	Шилька М30	65Г2-377-65	M30	185	4	1,7	4,7
7	Накладка крепления	—	φ32	460	4	2,84	11,4
8	Болт крепления зубья	—	φ22	55	2	0,25	0,5
9	Лист фартука	ГОСТ 380-60	451x2	1040	2	7,38	14,8
10	—	—	461x2	490	2	3,5	7,0
11	Уголок фартука	—	145x5x4	700	2	1,91	3,8
12	—	—	—	360	2	0,98	20
13	Ручка	—	φ6	280	4	0,1	0,4
14	Крючки	—	φ6	46	8	0,01	0,1
15	Винт	ГОСТ 10-550-60	M10	25	12	0,02	0,3
16	Накладка	ГОСТ 380-60	60x2	460	2	0,65	1,3
17	Гайки анкерных болтов	ГОСТ 380-60	M30	—	8	0,23	1,8
Итого металла на одну опорную часть							653,5

## Примечания:

- На чертеже даны литье опорные части для ребристых преднатяженных пролетных строений длиной 23,6 и 27,6 м.
- Материал литьих деталей опорных частей — стальное литье из углеродистой стали марки 25Л группы III по ГОСТ 977-65.
- Допуск по высоте на собранный комплект опорной части не должен превышать ±20 мм.
- Для увязки см. листы №№ 25, 26 и 27.

Заводская марка  
**С-20**

СССР  
Министерство транспортного строительства  
Главгипроект-Ленгипротрансмост

**ПРОЕКТ**  
стандартных опорных частей  
железобетонных пролетных  
строений длиной от 7,3 м до 34,2 м  
для железнодорожных мостов

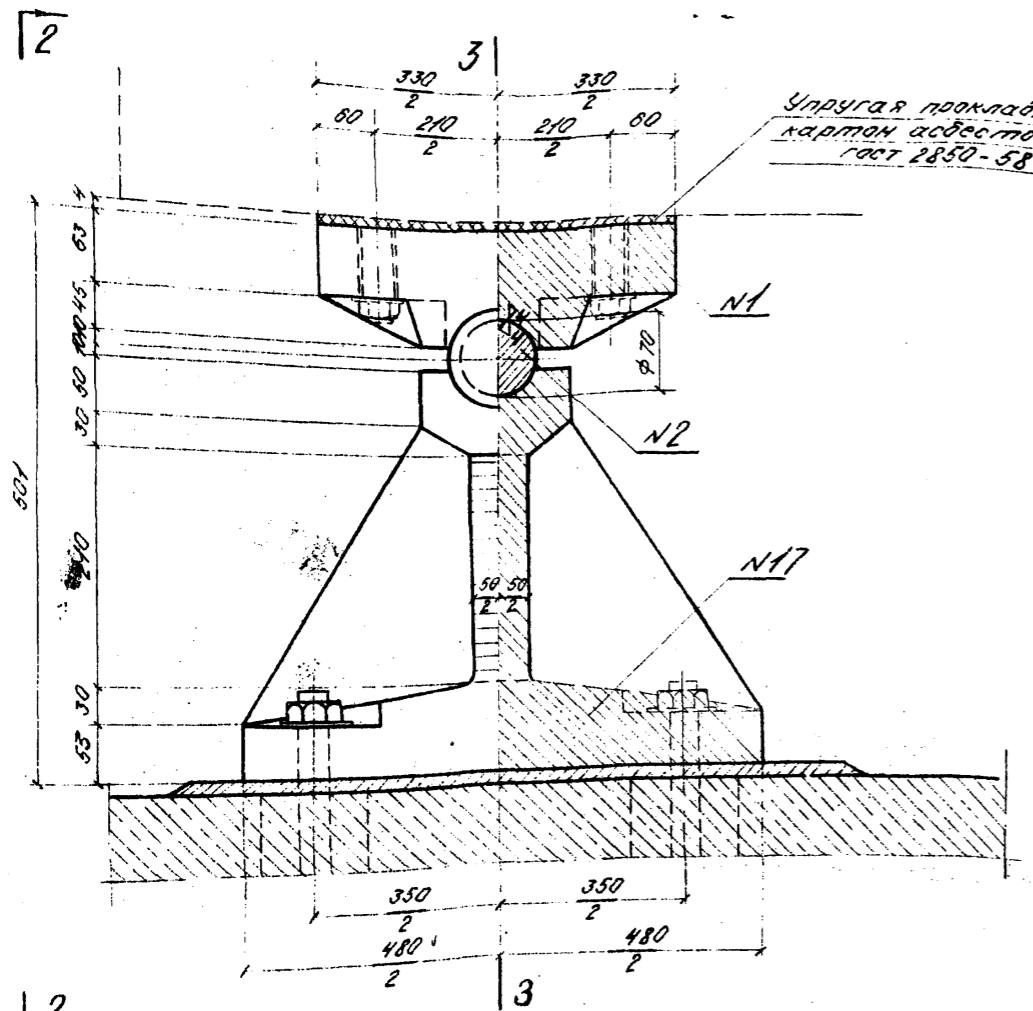
Науч.-иссл. институт	ГипроТрансмост	Яратомов	Шифр Р775	Лист 24
Отв. инж.-пр-т	Толкачев	Голицын	ГипроТрансмост	1965 год
Руководитель группы	Смирнов	Смирнов	Смирнов	М-5 1:5
Проверил	Смирнов	Смирнов	Смирнов	Смирнов
Исполнитель	Ходак	Ходак	Ходак	Ходак

577 28

## Неподвижная опорная часть

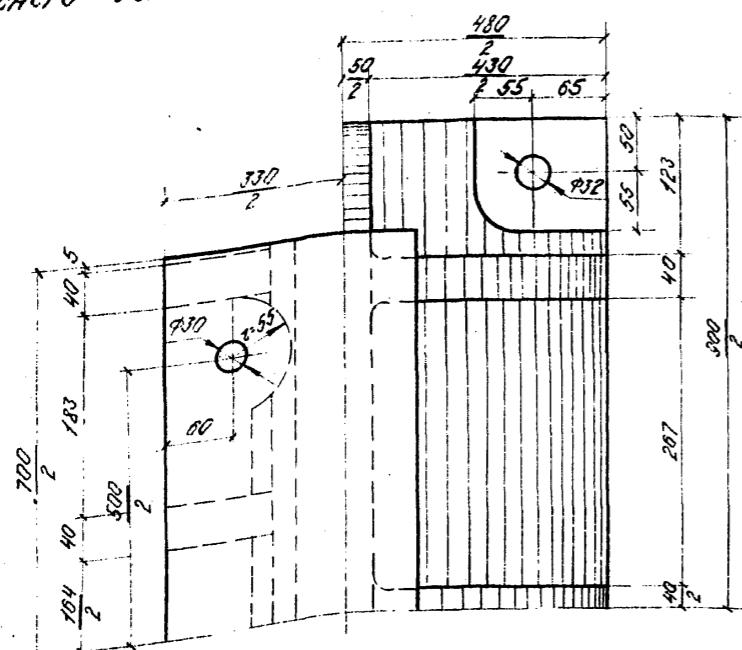
## Фасад

1-1



## План Верхнего балансора

## План нижнего балансира



Ремонтная	МТМ
Муарж №3	9
Заказ №	13784

## План ижнего балансира

## Спецификация металла (негодовижная опорная часть)

Примечание:  
Для увязки симметрии 24, 26 и 27.

**Указания по установке:**  
 временные подставки и установка опорных  
 палей должны быть выполнены в соответствии  
 с требованиями СНиП III-Д. 2-82. Мосты и трубы -  
 на организацию и производства работ, причемка  
 неизвестно."

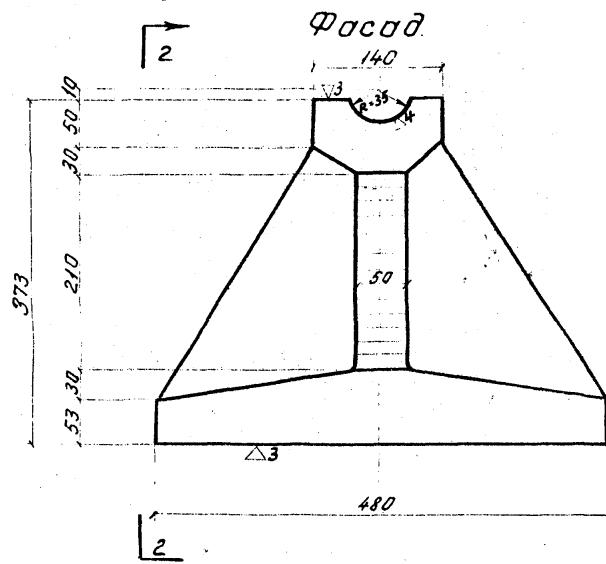
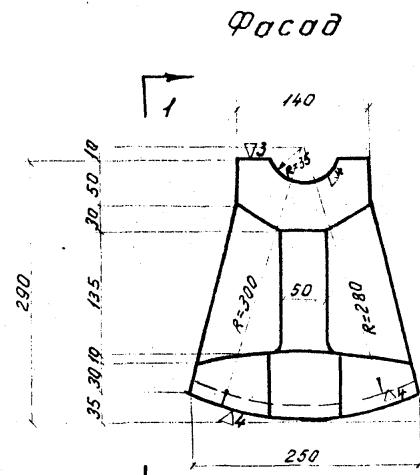
2. Окончательная установка опорных частей и подливка под них раствора производится одновременно с установкой пропеллерных отросовий с подклиникой нижней балансирной втулки до плотного опирания на нее цилиндрическую поверхность верхних балансиров.

Заводская марка  
С-7<sup>а</sup>

*Бюллетень*  
Министерство транспортного строительства  
Главтранспроект - Ленгипротрансмост

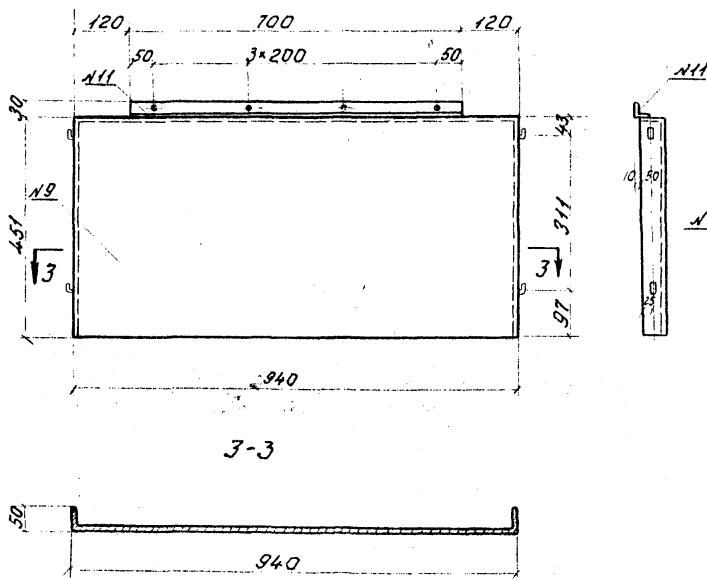
<p><b>Проект</b>  <b>стандартных опорных участков</b>  <b>железобетонных пролетных</b>  <b>сплошной фермы от 7,3 м до 34,2 м</b>  <b>для железнодорожных мостов</b></p>	<p><b>Литые опорные</b>  <b>части для ребристых</b>  <b>пролетных отросений</b>  <b><math>\ell_{п} = 23,0</math> и <math>27,0</math> м</b>  <b>(продолжение)</b></p>
---	--

Начальная пр.	Б	Применов	Ширина 775	Высота 25
Глубина	Толщина	Горизонт	1981	М-5
Рул.группы	Движение	Сложность	0890 лн.	1:5
Проверка	Состоит	Составлено		
Составил	Родион	Худан	577	29

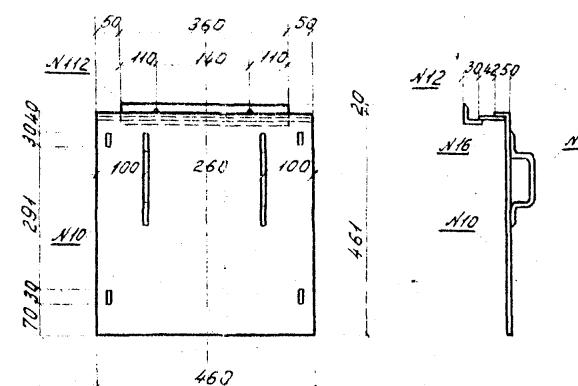


## *Фартук подвійної опорної частини*

## Поперек моста



Вдоль мост



*Примечание:*

Для увязки см. листы №№ 24, 25 и 27

Заводская марка  
С-2°

СССР

Министерство транспортного строительства  
Главтрансдорпроект - Инженерное управление

<b>Проект</b>	<b>Литые опорные части для ребристых пролетных строений <math>l_0 = 236 \text{ и } 276 \text{ м}</math> (продолжение)</b>
<b>стендортных опорных частей железобетонных пролетных строений длиной от 7,3 м до 34,2 м для железнодорожных мостов</b>	

Ночь отп. пр.	<del>Григорий</del>	Протасов	ШИФР № 775	Лист № 26
Гашёк пр. по	Голицун	Голицын	1867 г.	конч. 775 м-б
рук. группы	Смирнов	Смирнов	свер. 775	1.5 1.25
Проверил	Смирнов	Смирновская	577	30
Исполнитель	Ходорин	Ходорин		

Семенова МТМ	
Муратов Н.В.	9
Зарас Н	13784

N1

Фасад 1-1

Architectural elevation drawing N1 showing a building facade. The overall width is 330 units. Key dimensions include 60, 210, 60 at the top; 108, 103, 115, 83 on the left; 80, 15, 140, 15, 80 along the bottom; and 330 at the bottom right. A central vertical section is labeled 1:55. Three horizontal sections are labeled Δ3. A semi-circular recessed area is labeled Δ4. A hatched area is labeled Δ3. A small circle is labeled Δ3.

Вид сбоку

Architectural side view drawing showing a building profile. The overall height is 330 units. Key dimensions include 60, 210, 60 at the top; 200, 183, 104, 40, 183, 40, 55 on the left; 80, 15, 140, 15, 80 along the bottom; and 330 at the bottom right. Two circular recessed areas are labeled Δ3. A vertical section is labeled 1:55. A hatched area is labeled Δ3.

*Деталь зуба*

The figure consists of three parts:

- Left Part (N1):** A detailed view of a gear tooth profile. It shows a base circle with radius  $R=300$ , a top circle with radius  $R=290$ , and a profile angle of  $\beta = 10^\circ$ . The tooth thickness is  $\phi 23$ . The bottom of the tooth has a fillet with a radius of  $R=34$ . The overall width of the tooth is  $70$ . The height from the base circle to the top of the tooth is  $40$ . The total height of the tooth profile is  $123$ .
- Right Part (N2):** A side view of the gear assembly. It shows two parallel vertical plates, each labeled  $4 \times 45^{\circ} D_3$ . Between them is a central part with dimensions:  $1130$  (height),  $45$  (width),  $55$  (inner width),  $60$  (inner height), and  $25$  (inner width). The total width of the assembly is  $1185$ .
- Bottom Part (N3):** A longitudinal section of the gear assembly. It shows a central part with a height of  $980$  and a width of  $30$ . On either side are two cylindrical components with a diameter of  $\phi 200$  and a height of  $700$ . The distance between the centers of these cylindrical components is  $30$ .

N7

350

32 32 32

Примечание:  
Для связки см. листы №№ 24-28

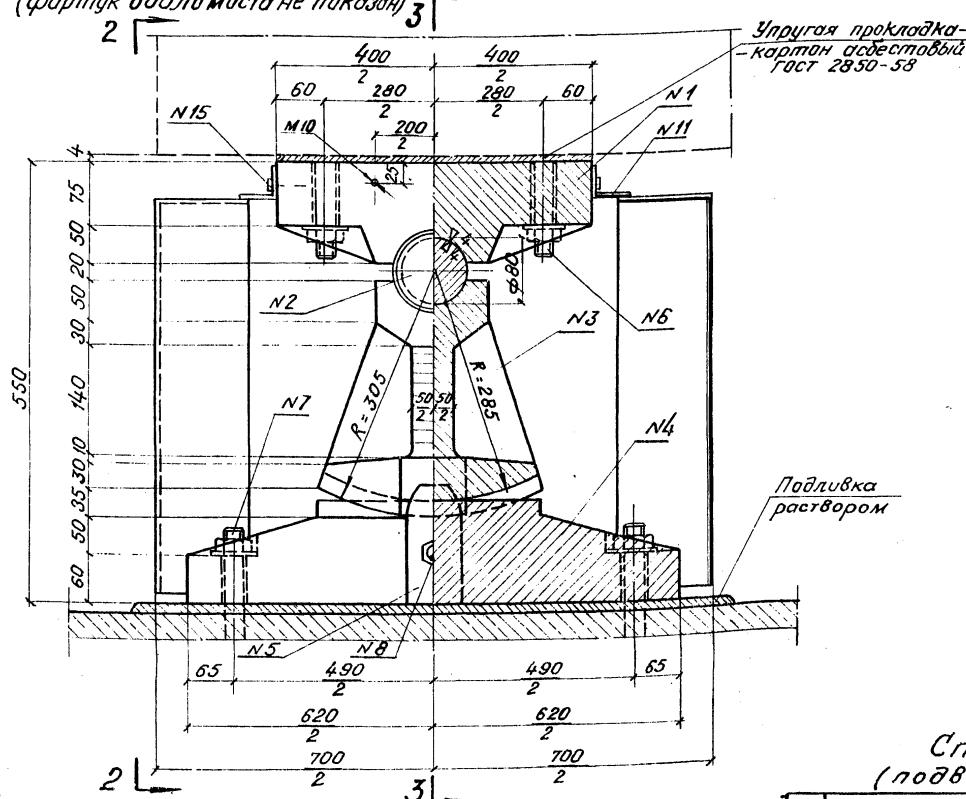
Заводская марка  
С-2<sup>а</sup>

Министерство транспортного строительства Главтрансстрой - Ленгипротрансмост	
Просект	Литые опорные части для ребристых пакетных откосных блоков от 2,38 и 2,76 м (продолжение)
стандартных опорных частей железобетонных пролетных строений алиной от 7,3 м до 34,2 м для железнодорожных мостов	
Нач. отв. инж. Рудольф Артамонов	Ширина 775
Гл. инж. по проектированию Галицын	Кол-во 16
Рук. группы Смоленцев	М-8
Проверка Бычков	1981 г.
Чертежник Ходан	Свер. Книж. 1:5
	577
	31

Подвижная опорная часть

Фасад

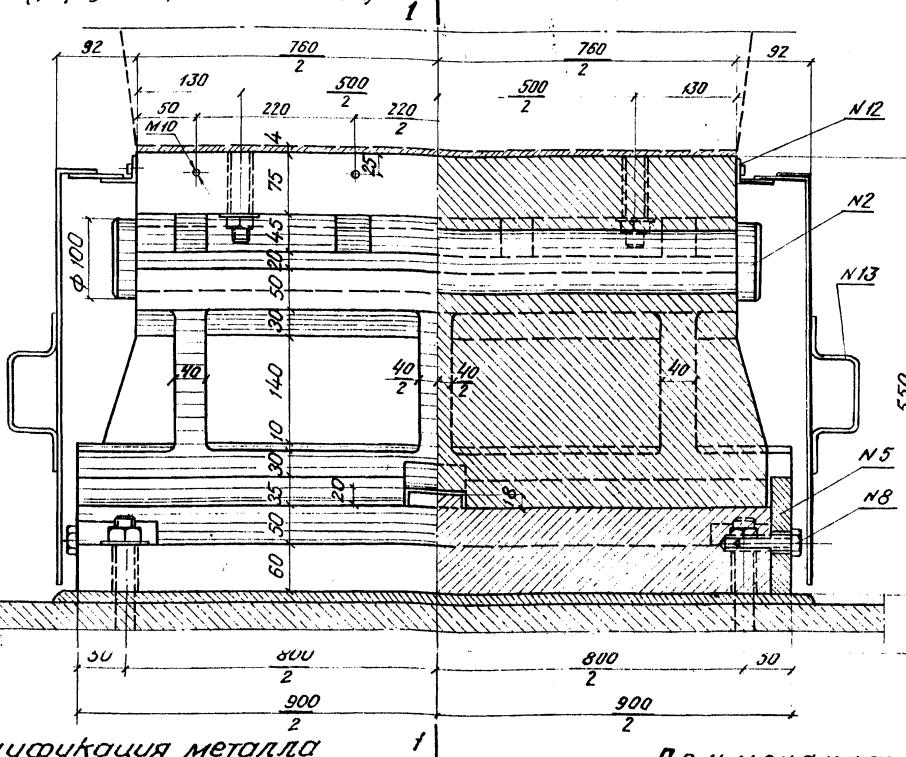
(фартук вдоль моста не показан)



1-1

2-2

(фартук поперек моста не показан)

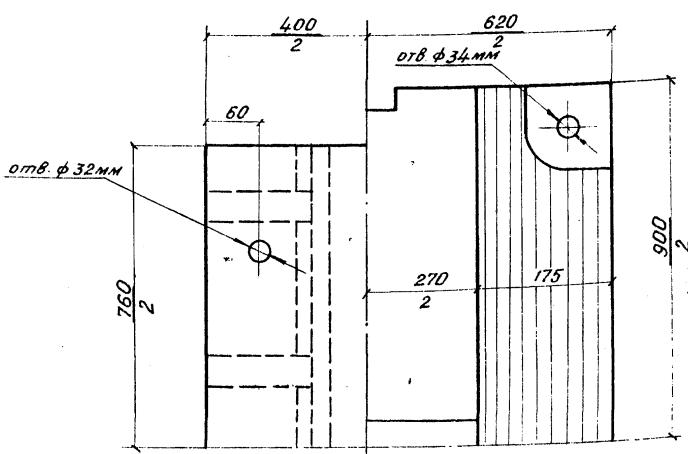


3-3

Спецификация металла  
(подвижная опорная часть)

№ п/з	Наименование	Марка стали и ГОСТ	Сечение мм	Длина мм	Вес кг	
					1 шт	Общий
1	Верхний балансир	Ст 25Л-III ГОСТ 97-65	—	—	1	205,0
2	Шарнир	Ст 5кв-III ГОСТ 380-60	д-80	760	1	33,7
3	Сектор	Ст 25Л-III ГОСТ 97-65	—	—	1	2400
4	Плита	"	—	—	1	412,0
5	Зуб	Ст 380-60	10x25	150	2	2,1
6	Шпилька М30	Ст 380-60	M30	195	4	1,2
7	Анкера крепления плиты к опоре	"	φ 32	500	4	3,16
8	Болт крепления зуба	Ст 380-60	φ 22	55	2	0,25
9	Лист фартука	ГОСТ 380-60	630x2	1220	2	12,0
10	"	"	530x2	700	2	5,8
11	Уголок фартука	ГОСТ 8309-57	145x4x4	760	2	2,1
12	"	"	400	—	1,1	2,2
13	Ручки	"	φ 6	280	4	0,1
14	Крючки	"	φ 6	46	8	0,01
15	Винт ГОСТ 14.91-62	ГОСТ 1050-60	M10	25	12	0,02
16	Накладка	ГОСТ 380-60	60x2	700	2	0,7
17	Гайки анкерных болтов	ГОСТ 5915-62	ст 20	—	8	0,23
Итого металла на одну опорную часть					958,8	

План  
верхнего балансира План плиты



Сверху опоры  
ПЛТМ  
Турец ЭКЗ  
ЭДКОЗ Н

- Приимечания:
- На чертеже даны литые опорные части для ребристого преднапряженного пролетного строения длиной 34,2 м.
  - Материал литых деталей опорных частей – стальное литье из углеродистой стали марки 25Л групты III по ГОСТ 977-65.
  - Допуск по высоте на собранный комплект опорной части не должен превышать ± 2,0 мм.
  - Для увязки см. листы № 29-31.

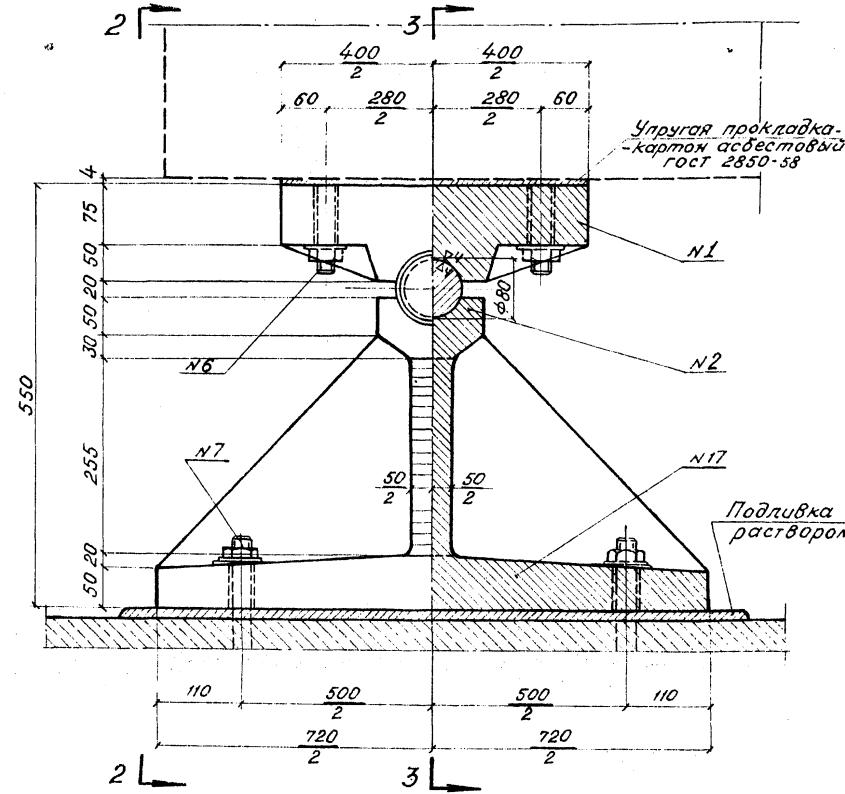
Заводская марка  
С-2-б

СССР Министерство транспортного строительства Гипротрансстрой – Ленгипротрансмост		Проект стандартных опорных частей железобетонных пролетных строений длиной от 7,3 до 34,2 м для железнодорожных мостов	Литые опорные части для ребристого пролетного строения $E_p = 34,2$ м
Нач. отв. тип про	Б-2-	Артамонов	Шифр N 775 Лист N 28
Дл. чинк. пр-та	Томск	Голицын	Коп. Е.с. М-б
Руков. группы	Лебедев	Смоленцев	1961 с. л. 1:5
Подтвержд.	Иванов	Ляпустин	
Исполнител.	Кашин	Понтилевич	577 32

# Неподвижная опорная часть

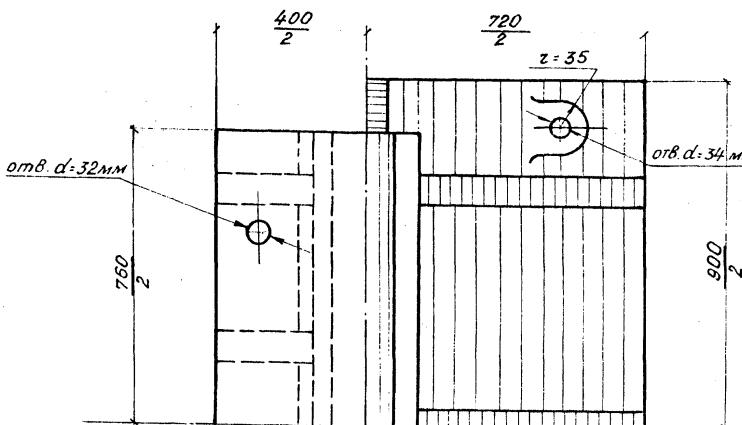
фасад

1-1



План  
верхнего балансира

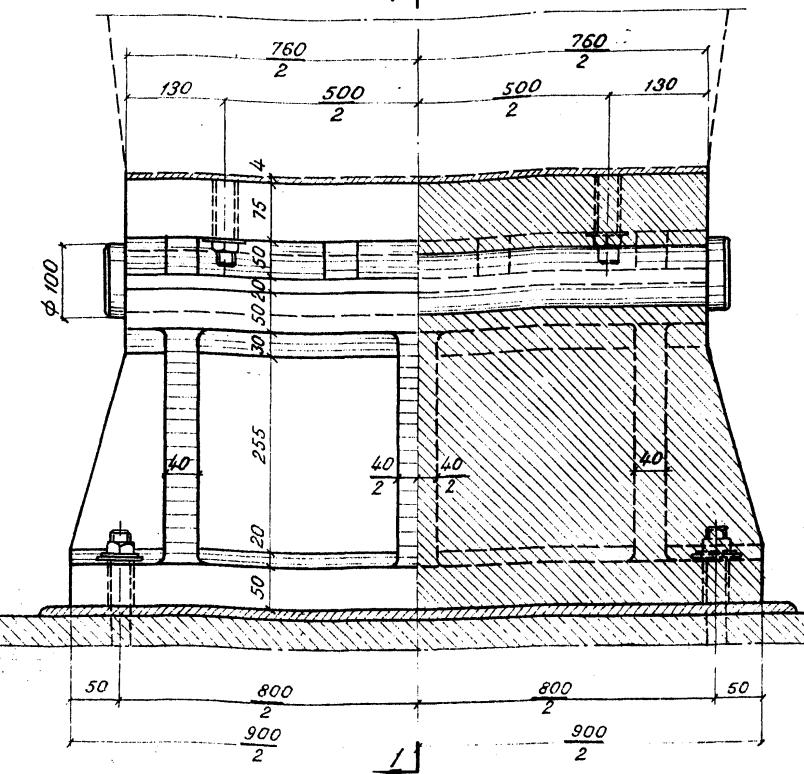
План  
нижнего балансира



Следопойка	ЛПГМ
Турак экз.	9
Затек №	13724

2-2

3-3



## Спецификация металла (неподвижная опорная часть)

№ здел	Наименование	Марка стали и ГОСТ	Сечение	Длина к-во	Вес кг	
					шт	Общий
1	Верхний балансир	СТ 25 Л-III ГОСТ 977-65	—	—	1	205,0 205,0
2	Шарнир	ВСт 5 к88 ГОСТ 380-89	Л-80	760	1	33,7 33,7
6	Шпильки М30	ВСт 3 сп 8 ГОСТ 380-89	М30	195	4	1,2 4,8
7	Анкер крепления нижнего балансира	"	φ 32	500	4	3,16 12,6
17	Нижний балансир	СТ 25 Л-III ГОСТ 977-65	—	—	1	532,0 532,0
18	Гайки анкерные болтов	Ст 20 *	М30	—	8	0,23 1,8
Чтого металла на одну опорную часть					789,9	

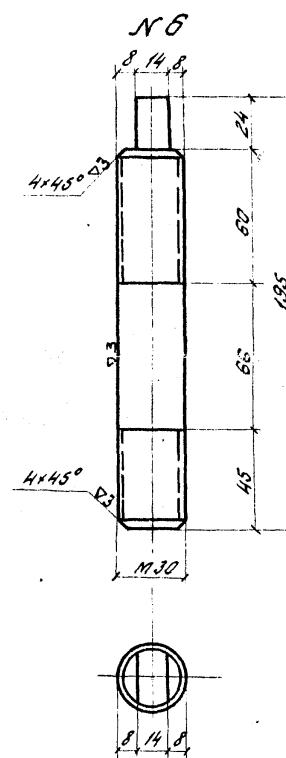
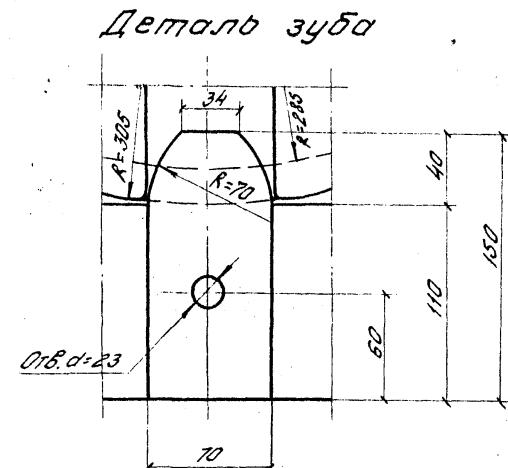
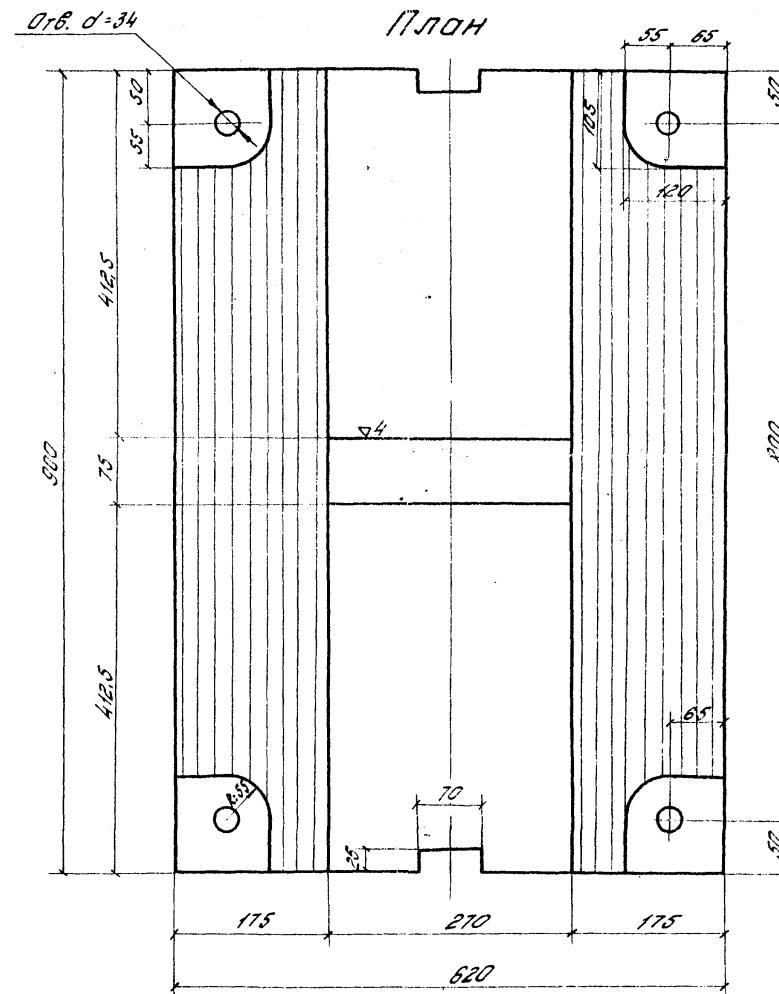
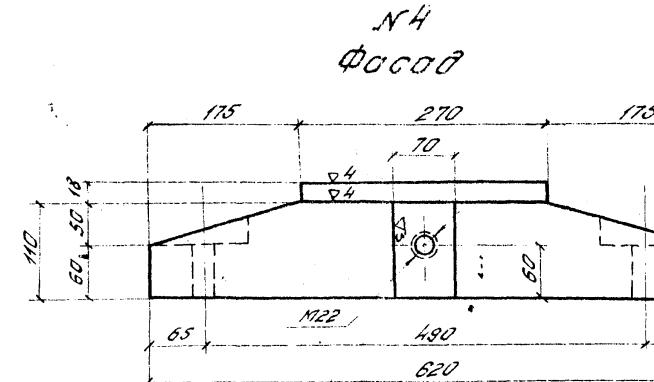
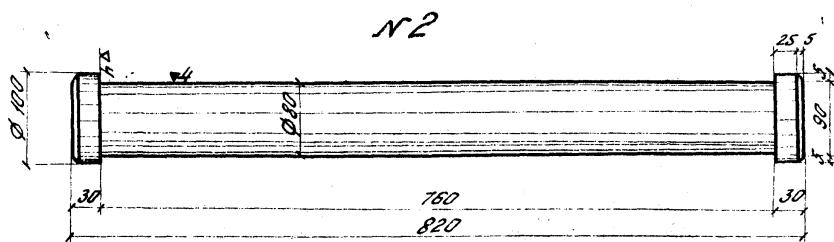
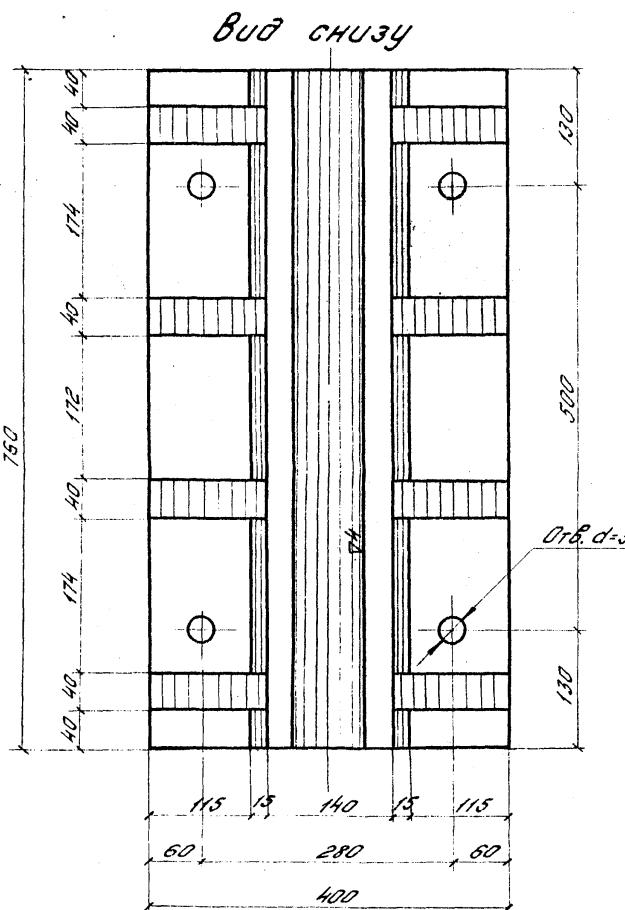
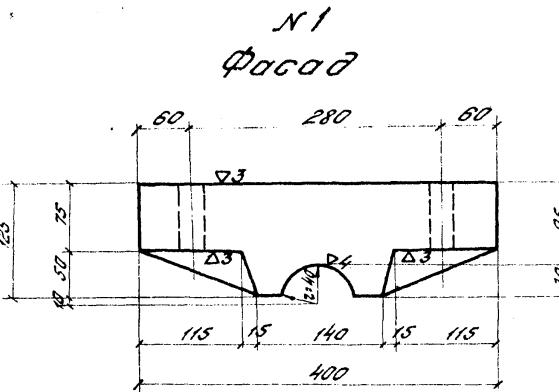
Примечание:  
для связки см. листы №28, 30 и 31.

- Подферменные площадки и установка опорных частей должны быть выполнены в соответствии с требованиями СНиП III-2-62, Мосты и трубы - правила организации и производства работ, приемка в эксплуатацию.
- Окончательная установка опорных частей и подливка под них раствора производится одновременно с установкой пролетных строений с подклиникой нижних балансиров до плотного опирания на их цилиндрическую поверхность верхних балансиров.

Заводская марка  
С-2б

СССР  
Министерство транспортного строительства  
Главтрансстрой - Ленгипротрансмост

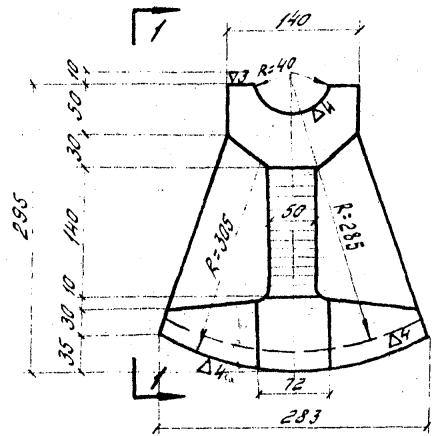
Проект	Металлические опорные части для ребристого пролетных строений длиной от 7,3 до 34,2 м для железнодорожных мостов	Лист № 175 Лист № 29
Часть опоры	Л-80	Богомолов
Служб-про-т	Голубев	Горючев
Буков.группы	С.П.Лебанов	М-б 1957г. 1:5
Проверил	Чубаков	Смоленцев
Исполнник	Лапустин	Понтиков
	Лапустин	577 33



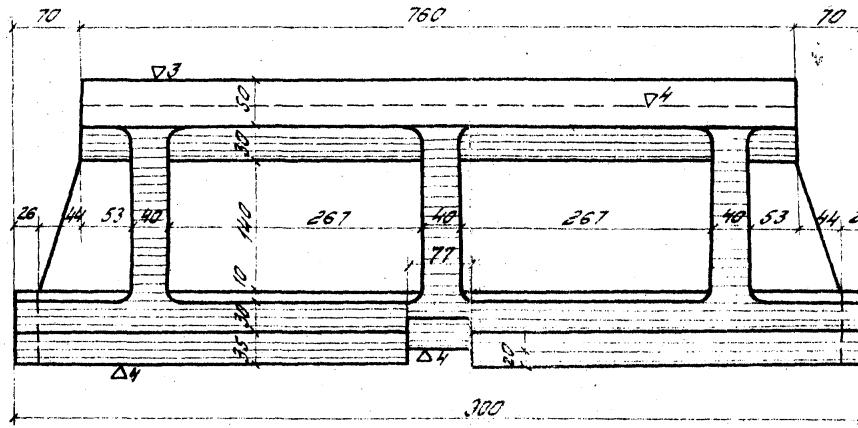
Заводская марка  
С-25

Министерство транспортного строительства Глобтранспроект-Ленгипротрансомст			
Проект столбов опорных частей железнодорожных пролетных откосов длиной от 7,3 до 34,2 м для железнодорожных мостов		Литые опорные столбы для разбросисто- го пролетного строе- ния Сп-34,2м (продолжение)	
Инженер по проектированию	С.Г.Б.	Архитектор	Ш.Ф.Р.
Тех. инж.-по-го	Г.А.К.	Г.А.Чичин	И.С.З.
Руков. сметч. и контрольной раб. бригады	А.Н.Левин	С.П.Ладеничев	В.И.Макаров
Проверка	Ч.И.Ч.	Л.П.Люстин	1.5
Исполнитель	Завод-	Л.П.Люстин	С.В.Харитонов
	Приемка	Приемка	
			577 34 34

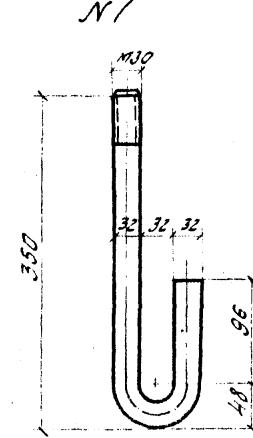
Примечание:  
Для увязки смет. листов №№ 28, 29 и 31



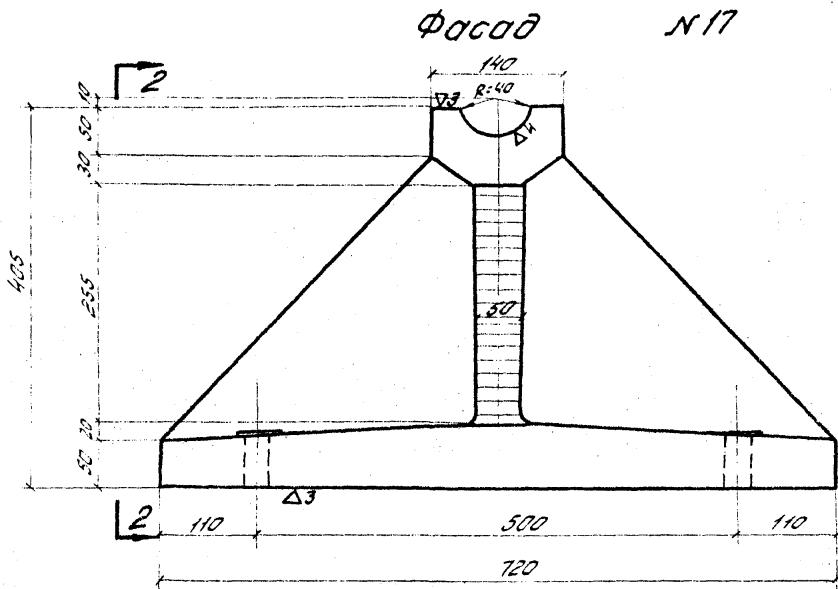
۷۳



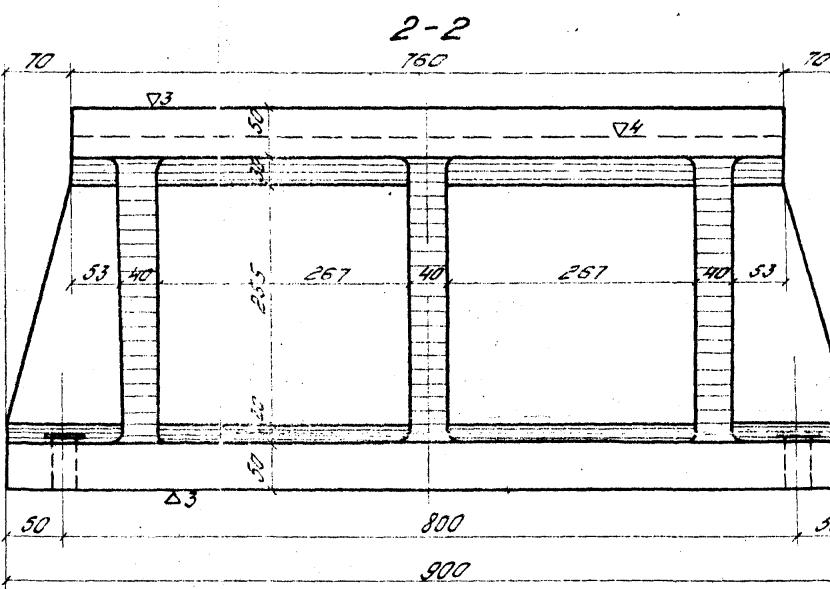
1 - 1



N7



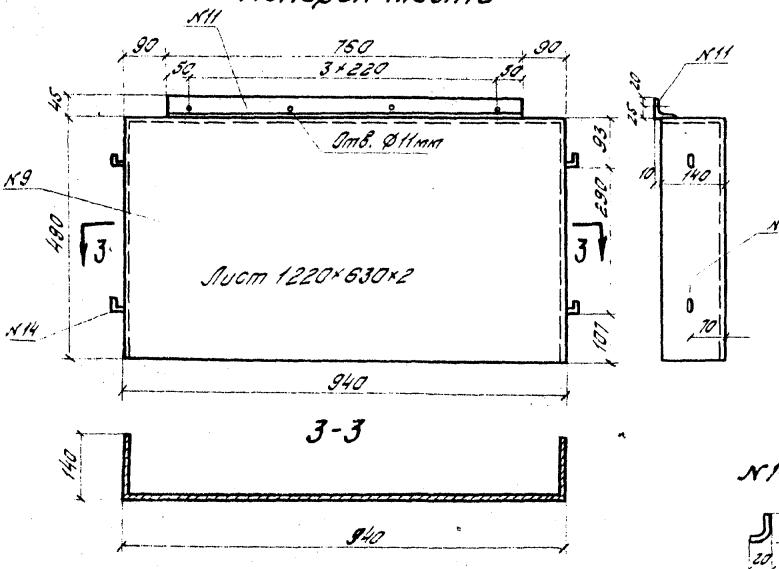
N17



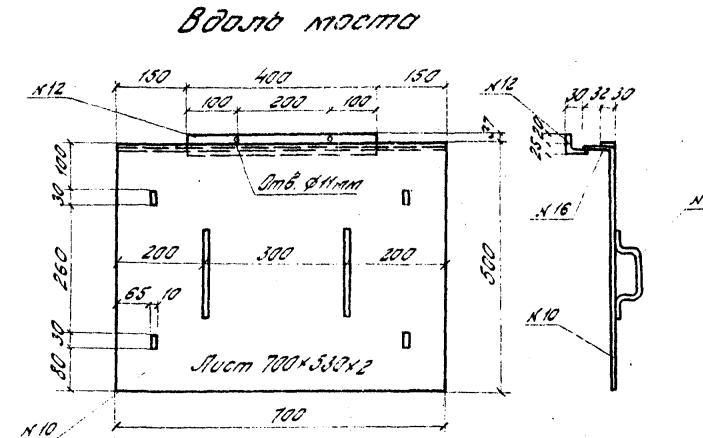
2-2

## Фартук подвесной опорной части

## *Поперек моста*



八



N13



*Примечание:*

Для уборки снега на участке №№ 28-30

Заводская марка  
С-35

Министерство транспортного строительства Главстройтрансдорпхл-Ленгипротрансдорп			СССР
Проект		Литые арочные части для ребристого из пролетного строения $l_p = 34,2 \text{ м}$ (продолжение)	
стометровых отрицательных железнодорожных пролетных сечений длиной от 7,3 до 34,2 м для железнодорожных построек			
Нач. этап. тип. про.	Б	Архитекторов	Ширина 7,5 Макс. № 31
Гл. инж. по-го	Горелев	Галицин	Капитал. № 100000
Руков. группой	Денисов	Столбенцев	1951. Срок. Контр. 1:5, 1:10
Подпись	Чуханов	Лапустин	577
Согласован	Якимов	Пономарев	(35)