

**СЕРИЯ КЭ-01-04**  
**ВЫПУСК 1**  
**СБОРНЫЕ ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫЕ**  
**ПРЕДВАРИТЕЛЬНО-НАПРЯЖЕННЫЕ ПОДКРАНОВЫЕ БАЛКИ**  
**ПРОЛЕТОМ 6 м**

**1956 г.**

Крепление рельсов к подкрановым балкам БКНБ-4к, БКНБ-5к, БКНБ-6к, БКНБ-7к .....	34
Крепление рельсов к подкрановым балкам БКНБ-4с, 5с, 6с, 7с и БКНБ-4к, 5к, 6к и 7к (у температурного шва) .....	35
Крепление рельсов к подкрановым балкам БКНБ-4с, 4к, БКНБ- -5с, 5к, БКНБ-6с, 6к и БКНБ-7с, 7к .....	36
Спецификация и указания по монтажу пути по балкам БКНБ-4с, 4к, БКНБ-5с, 5к .....	37
Спецификация и указания по монтажу пути по балкам БКНБ-6с, 6к, БКНБ-7с, 7к .....	38

Упор для кранов грузоподъемностью 5т и 10т .....	39
Крепление упора для кранов грузоподъемностью 5т. и 10т. 40	
Упор для кранов грузоподъемностью 15т. и 20т .....	41
Крепление упора для кранов грузоподъемностью 15т и 20т. 42	
Упор для кранов грузоподъемностью 30т. ....	43
Крепление упора для кранов грузоподъемностью 30т. ....	44
Крепление подкрановых балок БКНБ-1, 2, 3 к колоннам ...	45
Крепление подкрановых балок БКНБ-4, 5, 6 и 7 к колоннам .....	46

Пояснительная записка

1. Настоящий выпуск содержит типовые рабочие чертежи сборных железобетонных предвсерьезительно-напряженных подкрановых балок пролетом 6,0 метров под настольные электрические краны грузоподъемностью 5, 10, 15, 20, 30т среднего режима работы для зданий с пролетами 12-30 метров. Выпуск разработан Государственным Проектным Институтом "Ленинградский Проектпроект" (гл. инж. проекта Фридкин Я.Я. инж. Забвин М.В. нач. отдела Коротков П.Я. Гл. конструктор ин-та Липицкий М.Е.) при участии центрального Научно-Исследовательского Института Промышленных сооружений (Проект. Гвоздев А.Я. кандидаты техн. наук: Любковский Г.Г. Дмитриев С.Я. Мзлин Н.М., инж. Белолабор У.К.) с учетом испытаний, произведенных в ЦНИИПГС в 1955 году и в январе м-це 1956г.
2. Нагрузки от настольных кранов приняты по ГОСТ 3322-54: "Краны настольные электрические общего назначения грузоподъемностью от 5 до 50т среднего и тяжелого режимов работы". Коэффициент динамичности принят равным 1,2.
3. Балки рассчитаны как разрезные на нагрузку от двух рядом стоящих кранов одинаковой грузоподъемности; при этом, помимо собственного веса балки учтены все кранового пути и тормозные силы.
4. Бетон для балок принят марки 300 и 400 известковой комасынцели; рекомендуются применение быстротвердеющих цементов. Для ускорения процесса твердения бетона может быть применен подогрев; при этом разность температур бетона и окружающего воздуха не должны превышать 20°С
5. В качестве арматуры применены низколегированная сталь периодического профиля марки 25 ГС (ГОСТ 7814-55), сталь Ст.3 (ГОСТ 380-50) Арматура из стали марки 25ГС, предназначенная для продольных, предварительно напряженных, стержней, подвергается силовой калибровке путем вытяжки ее на 2,5%; при этом напряжение в арматуре должно быть не менее 4700 кг/см<sup>2</sup> Предел текучести ее с учетом старения принят равным 3000 кг/см<sup>2</sup>
6. Изготовление балок производится стеновым способом натяжение арматуры производится сразу для 5<sup>ти</sup> - 6<sup>ти</sup> балок, расположенных по одной линии; при этом на стенде может быть несколько таких линий. Форма балок принята табуровая с уменьшающейся к низу толщиной ребра.
7. Проверка прочности балок произведена согласно "Инструкции по проектированию предвсерьезительно-напряженных железобетонных конструкций" И-148-52. Расчет поперечной арматуры произведен по СН и П и Н и ТУ 123-55
8. Коэффициенты запаса приняты с учетом свободы как изготовления и систематического контроля за качеством равными:
  - а) При проверке на прочность при изгибе, т.е. при достижении арматурой предела текучести и бетоном предела прочности при сжатии  $K^* = 1,8$
  - б) При проверке на трещинообразование  $K_{тр} = 1,2$
9. Крепление подкрановых балок к колоннам принято:
  - а) внизу на болтах и сварке, вверху - на сварке помощью вертикально поставленных 102° листов, приваренного к закладным

4 СИСТЕМАМ в колоннах и в подкрановых балках. Щель между балками и колонной заливается бетоном марки 200. Принятое крепление фиксирует поперечные балки на опоре при воздействии вертикальных, продольных и поперечных тормозных сил и вместе с тем не препятствует свободному повороту канцельных сечений балок.

10. Классификация балок производится по расчетным усилиям. Для каждого типа разработаны две балки: для среднего и для крайнего пролетов. В пролете, примыкающем к температурному шву, устанавливается также балка, что и в крайнем пролете.
11. Нумерация балок принята с указанием пролета балки и расположения ее; так, например, балка БКНБ-4с обозначает предварительно напряженную подкрановую балку пролетом 6,0 м для средних пролетов, балка БКНБ-4к обозначает балку для крайнего пролета и для пролета, примыкающего к температурному шву.
12. Выбор необходимого типа балки и комплекта чертежей к ней производится по таблице 1 на листе 1; так, например, при кранах грузоподъемностью 20,0 т пролетом 22,5 м должны быть применены подкрановые балки БКНБ-5с; БКНБ-5к. Опорные размеры и армирование указанных балок даны на листах 18, 19, 20 и 21, крановый путь - на листах 34, 35, 36 и 37, упор - на листах 41 и 42. Крепление балок к колоннам дано на листе - 4б.
13. Конструкция крановых путей и их крепление, а также конструкция упоров приняты по ранее разработанной и выпущенной институтом "Гипрогис" серии КЗ-01-11.
14. Расположение балок в плане здания и количество балок по типам указывается на монтажных чертежах железобетонных конструкций

объекта; на этих же чертежах помещаются общая выборка сталей и бетона, расходных на подкрановые балки и рельсы с креплениями

**ТРЕБОВАНИЯ, ПРЕДЪЯВЛЯЕМЫЕ К ИЗГОТОВЛЕНИЮ И МОНТАЖУ БАЛОК**

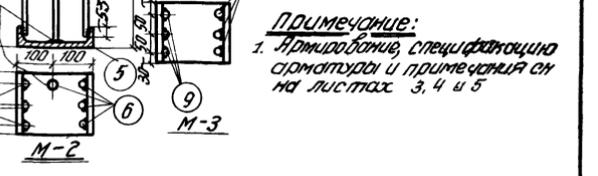
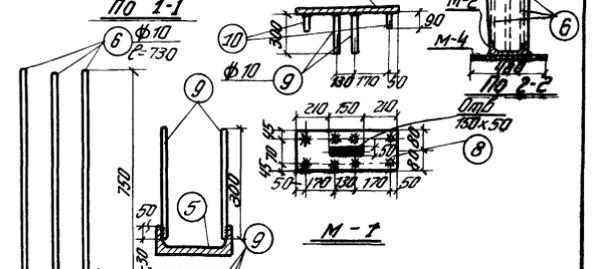
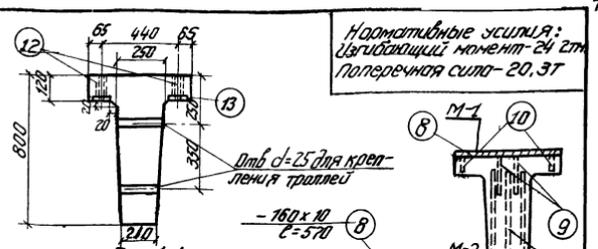
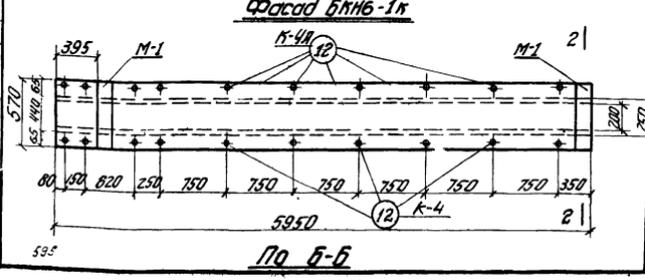
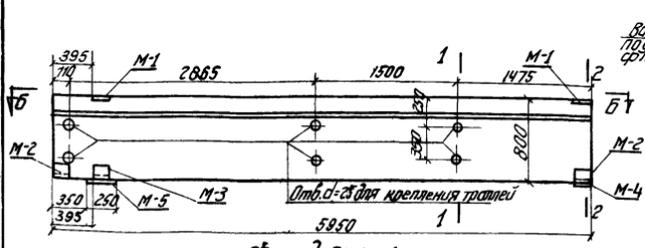
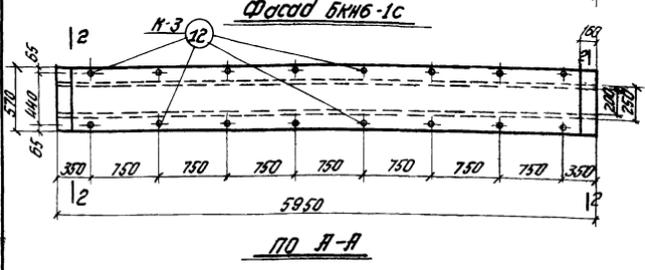
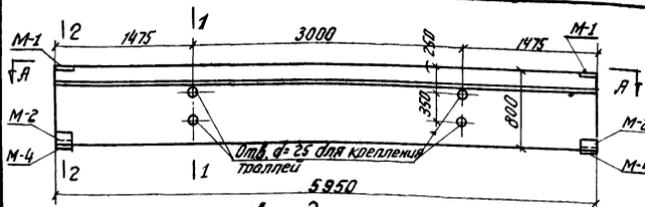
15. Внешний вид балок должен удовлетворять следующим требованиям:
  - а) Отклонения размеров балок не должны превышать по высоте и ширине сечения  $\pm 10$  мм - 5 мм по длине  $\pm 20$  мм - 10 мм
  - б) Отклонения размеров между осями газовой трубки не должны превышать:
    - вдаль балок между каждой парой  $\pm 10$  мм.
    - поперек балок между каждой парой  $\pm 5$  мм
  - в) Изгибление балок в горизонтальной плоскости допускается не более 4 мм на каждый погонный метр балки, на не более 15 мм на всю длину балки.
  - г) Раковины диаметром до 10 мм и глубиной до 1 мм допускаются не более одной на 1 пог. метр балки.
  - д) Окалы ребер и углов допускаются на глубину 7 мм, при этом в одном поперечном сечении допускается только один окал.
  - е) Трещины и обрывы арматуры на поверхности балок не допускаются, за исключением закладных частей и предварительно-натянутой арматуры, заранее выпущенной за торец на 15 мм.
16. Разметки крановых путей должны производиться с точностью, при которой смещение оси рельса с оси подкрановой балки не превышает 20 мм. При смещении оси рельса с оси балки, превышающем 20 мм, следует исправить положение балки.

Расчетный пролет м	Пролеты Краи М	Тип Балки	Нормативные нагрузки		Расход материалов на одну балку							Контакты, чартерей для данной подкрановой балки				Объем балки	Листов ст. черн. ст.	Нижняя арматура		Верхняя арматура		Усилия при натяжении	Усилия при монтаже		
			МПах мм	Qmax т	Бетона		Стали КГ			Армировка	Крановые пилы	Упор	Чартерей	Балки	Предвар. нагрузка			Нормат. нагрузка	Предварит. нагрузка	Нормат. нагрузка					
					Накло	Объем м <sup>3</sup>	На балку		Всего																
							25ГС	10													11			12	
1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15	16	17	18	19	20	21	22	23	24	25	
5	10,5; 13,5 16,5	БКНБ-16	24,2	20,3	300	1,32	3,3	97,7	47,9	146,6	381,0	2,3	30,31	39,40	45		2214	2φ28	—	—	6φ6	φ6	49,2	—	
5	19,5; 22,5 26,5 и 28,5	БКНБ-20	39,0	26,9	300	1,82	3,9	131,2	58,1	179,3	381,0	6,7	30,31	39,40	45		2214	2φ32	—	—	6φ8	φ6	72,5	—	
10	10,5; 13,5; 16,5	БКНБ-2K						133,1	58,6	191,7	396,4	8,9	32,33				2214								
10	19,5; 22,5	БКНБ-3C БКНБ-3K	38,0	30,9	400	1,32	3,5	161,0	47,9	208,9	381,0	10,11	30,31	39,40	45		2214	2φ36	—	—	6φ8	φ8	81,5	—	
15	10,5; 16,5; 19,5; 22,5	БКНБ-4C	49,4	40,4	400	1,66	4,2	217,3	70,0	287,3	412,2	14,15	34,35				2664	2φ36	—	2φ16	6φ10	φ8	81,5	16,2	
20	10,5; 13,5; 16,5	БКНБ-4K						221,4	89,6	311,0	427,6	16,17	36,37	41,42	46		2664								
15	26,5; 28,5	БКНБ-5C	56,8	46,5	400	1,66	4,2	246,7	72,9	319,6	412,2	18,19	34,35				2664	2φ40	—	2φ16	6φ10	φ8	113,8	18,1	
20	16,5; 19,5; 22,5	БКНБ-5K						251,6	94,1	345,7	427,6	20,21	36,37	41,42	46		2664								
20	26,5; 28,5	БКНБ-6C	61,5	62,7	400	1,66	4,2	415,4	81,2	496,6	471,6	22,23	34,35	41,42	46		2664	2φ36 и 2φ32	—	2φ32	4φ12 2φ10	φ10	164,0	72,4	
30	10,5; 13,5; 16,5	БКНБ-6K						422,5	103,8	526,3	487,7	24,25	36,38				2664								
30	19,5; 22,5 26,5; 28,5	БКНБ-7C БКНБ-7K	102,4	76,7	400	1,66	4,2	516,8	81,2	598,0	471,6	26,27	34,35	49,44	46		2664	4φ40	—	2φ36	6φ12 φ12	φ12	220,0	91,6	

**ПРИМЕЧАНИЯ:** Усилия Max и Min обозначают усилия в домкратах при натяжении соответственно нижней и верхней арматуры.  
 2. Нумерация подкрановых балок принята с обозначением пролета и расположения их; так, например, БКН 6-2C - обозначает предварительно-натяженную подкрановую балку пролетом 6 м, расположенную в среднем пролете, БКН 6-2K - балку расположенную в крайнем пролете и в пролете примыкающем к температурной шву.

3. Расчет балок произведен на натяжку от двух рядов расположенных: крайних среднего режущих работы.  
 Условные обозначения арматуры: \* - стержень предварит. напряженный, \* - стержень ненапряженный.

ТД 1956 г	Сборные железобетонные, предварительно-натяженные подкрановые балки пролетом 6 м.	КЗ-01-04 Вып. 1
	Классификация подкрановых балок, расходы материалов. Контакты чартерей.	Лист 1



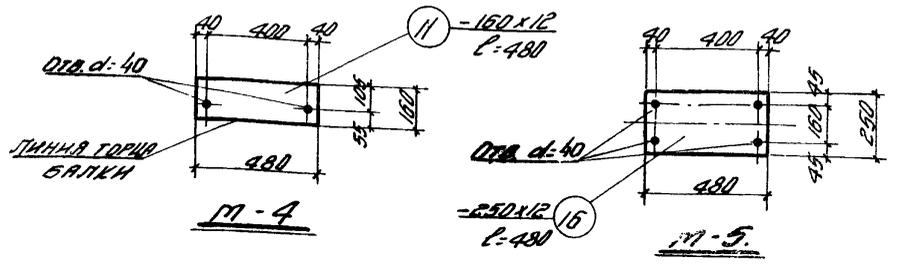
**ПРИМЕЧАНИЕ:**  
1. Нормирование, спецификацию арматуры и примечания см на листах 3, 4 и 5

Расход материалов на 1 балку		Стали					Вес балки т
		25тс		Ст.3 (вкл. проф. и полосу)			
Тип балки	Годовая норма бетона	Масса бетона	Бетон, м <sup>3</sup>	25тс	Ст.3 (вкл. проф. и полосу)	Всего	т
Б/кнб-1с	110.0	300	1.32	97.7	43.5, 4.4	145.6	3.3
Б/кнб-1к	120.0	300	1.32	99.6	53.0, 5.6	158.2	3.3



ТИП БАТКИ	К/Н	ПОЗ.	ЭОКНЗ		СРЕДН. ДИМ. СТЕП. КЧНЗ	ДЛИНА М.М.	КОЛ-ВО ШТ. НА БАТКУ	ДЛИНА М.	ВЕС КГ.				
			СРЕДН. ДИМ. СТЕП. КЧНЗ	ДЛИНА М.					ПОЗ.	ОБЩ.			
БЛНБ-1С	К-1	шт. 1	1	5900	φ 6	5900	4	23,6	5,3	145,6			
			2	140 $\square$ 760	φ 6	1660	31	51,5	11,4				
	К-2	шт. 1	1	С.М. К-1	φ 6	5900	2	11,8	2,6				
			3	540	φ 6	540	31	16,7	3,6				
	К-3	шт. 2	1	С.М. К-1	φ 6	5900	2	11,8	2,6				
			4	400	φ 6	400	32	12,8	2,8				
			12	ПАЗОВЫЕ ТРУБКИ	1"	114	16	1,8	4,4				
	М-2	шт. 2	5	[ 20°	-	100	16	1,6	7,5				
			6	730	φ 10	730	14	10,2	6,3				
	М-1	шт. 2	8	-160x10	-	570	2	1,14	14,3				
			9	300	φ 10	300	8	2,4	1,5				
			10	90	φ 10	90	8	0,7	0,4				
			11	-160x12	-	480	2	0,36	14,5				
	М-4	шт. 2	14	5980	φ 28M	5980	2	12,0	58,0				
			15	150 $\square$ 180 $\square$ 150	φ 6	480	14	6,7	1,5				
С-1	шт. 8	7	180	φ 6	180	40	7,6	1,7					
БЛНБ-1К	К-А И К-В	шт. 1	ПО БЛНБ-1С; К-1; К-2; М-1; М-3; ПОЗ. 7, 14, 15					13,7					
			1	С.М. К-1	φ 6	5900	2	11,8	2,6				
			4	С.М. К-3	φ 6	400	40	16	3,6				
			12	"	1"	114	20	2,3	5,6				
			13	"	-	100	20	2,0	9,4				
			М-3	5	[ 20°	-	160	1	0,16	3,6			
			9	300	φ 10	300	6	1,8	1,1				
М-5	шт. 1	16	-250x12	-	480	1	0,48	11,3					
М-4	шт. 1	11	-160x12	-	480	1	0,48	7,2					

ВЫБОРКА АРМАТУРЫ И ЗАКЛАДНЫХ ЧАСТЕЙ											9
ТИП БАТКИ	СТАЛЬ МАРКИ 25 ГС	СТАЛЬ МАРКИ СТ. 3							РАЗМ. ДЛИН. КМ	ОБЩИЙ ВЕС КГ	
		ПОЛОСОВАЯ				ШВЕЛПЕР					
		φ 28M	φ 10	φ 6	δ-12	δ-10	δ-6	С 20°			
БЛНБ-1С	58,0	8,2	31,5	14,5	14,3	7,5			7,2	4,4	145,6
БЛНБ-1К	58,0	9,3	32,3	18,5	14,3	9,4			10,8	5,6	158,2



УСЛОВНЫЕ ОБОЗНАЧЕНИЯ:

- ..... СТЕРЖЕНЬ БЕЗ ПРЕДВАРИТЕЛЬНОГО НАПРЯЖЕНИЯ.
- o..... СТЕРЖЕНЬ ПРЕДВАРИТЕЛЬНО-НАПРЯЖЕННЫЙ.
- φ..... СТЕРЖЕНЬ ПЕРИОДИЧЕСКОГО ПРОФИЛЯ ИЗ СТАЛИ МАРКИ 25 ГС.
- п φтн..... "п" ЧИСЛО СТЕРЖЕНЕЙ; "т"-РАСЧЕТНЫЙ ДИАМЕТР СТЕРЖНЯ; "н"-СИМВОЛ ПРЕДВАРИТЕЛЬНОГО НАПРЯЖЕНИЯ.

ПРИМЕЧАНИЕ:

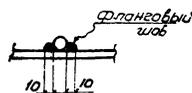
ОПЛАУБНЫЕ РАЗМЕРЫ, ЗАКЛАДНЫЕ ЧАСТИ, АРМУЕВАНИЕ И ОБЩИЕ ПРИМЕЧАНИЯ СМ. НА ЛИСТАХ 2, 3 И 5.

## Примечания:

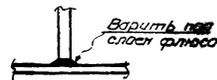
1. Подкрановые балки БКНБ-1с; БКНБ-1к выполняются из предварительно-напряженного железобетона. Бетонирование балок производится на бетоне марки 300 жесткой консистенции. Рекомендуются применение быстротвердеющих цементов. Для ускорения процесса твердения бетона может быть применен подогрев; при этом разность температур бетона и окружающего воздуха не должна превышать  $20^{\circ}$ .
2. В качестве арматуры принята сталь низкалегируемая периодического профиля марки 25ГС (ГОСТ-7344-55) и Сталь Ст 3 (ГОСТ 380-50). Стержни поз. 14" из стали марки 25ГС подвергаются силовой калибровке путем вытяжки ее на 25%; при этом напряжение в стали должно быть не ниже  $4700 \text{ кг/см}^2$ . Предел текучести ее принят равным  $5000 \text{ кг/см}^2$ .
3. Стержни поз. 14" после силовой калибровки подвергаются предварительному напряжению до напряжения  $\sigma_{\text{ак}} = 4000 \text{ кг/см}^2$ , после чего производится бетонирование балок.
4. Кубиковая прочность бетона  $R^1$  к моменту передачи на него предварительных напряжений (отпуск предварительно-напряженной арматуры) не должна быть ниже 70% марки бетона, т.е.  $R^1 = 210$ .
5. Арматура балок изготавливается в виде сварных каркасов. Продольные предварительно-напряженные стержни прикрепляются к каркасам базальной проволокой после установки их на место.
6. Расчет балок произведен по инструкции МСПТИ У-118-52. Коэффициенты запаса приняты: при проверке на из-

гиб  $K=1,8$  (по таблице 2 указанной инструкции с учетом примечания 2 к этой таблице, допускающего снижение коэффициента запаса на 10% при заводском изготовлении балок с проверкой прочности образцов, отбираемых от каждой партии); при проверке на трещиноустойчивость —  $K_{\text{тр}} = 1,2$ . Расчет поперечной арматуры произведен по СН и П и ТУ-123-55.

7. Полное усилие натяжения нижней арматуры для создания предварительных напряжений равно  $49,2 \text{ т}$ .
8. При сварке стержней с плоскостью стального листа фланцевым швом ширину  $e$  за принять равной  $10 \text{ мм}$  (см. эскиз 1). Швы впритык варить под углом фланца (см. эскиз 2). Сварку производить электродами марки Э-42.
9. Разбивка крановых путей должна производиться с точностью, при которой смещение с оси подкрановой балки не превышает  $20 \text{ мм}$ . При смещении оси рельса с оси балки, превышающем  $20 \text{ мм}$ , следует исправить положение балки.
10. Конструкцию и крепление на крановых путях спотри на листах 30, 31, 32, 33.
11. Конструкцию упора см на листах 39 и 40.
12. Крепление подкрановых балок к колоннам см. на листе 45.
13. Опалубочные размеры, армирование и спецификацию арматуры см. на листах 2, 3 и 4.

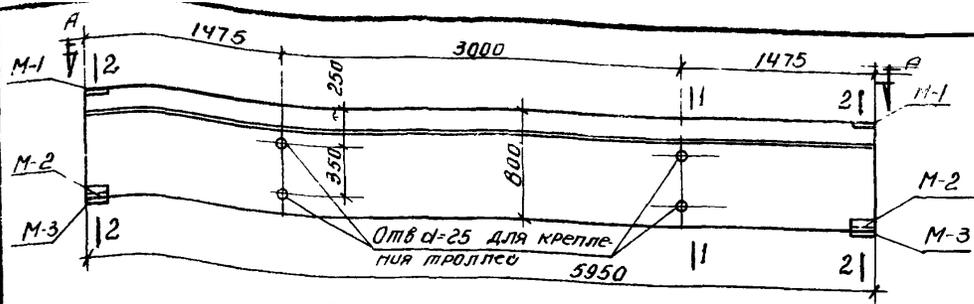


Эскиз 1.

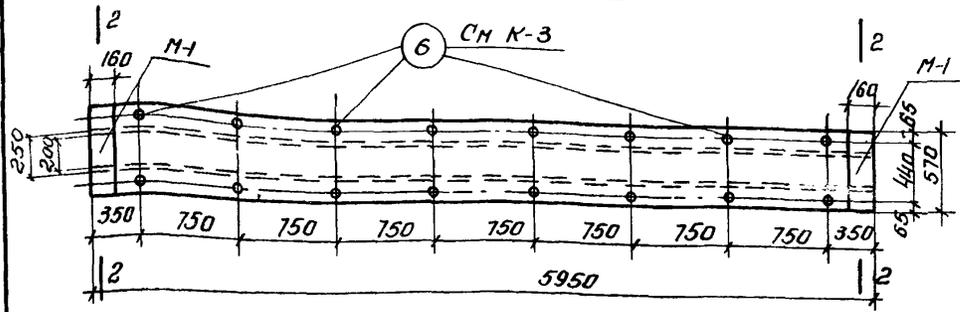


Эскиз 2.

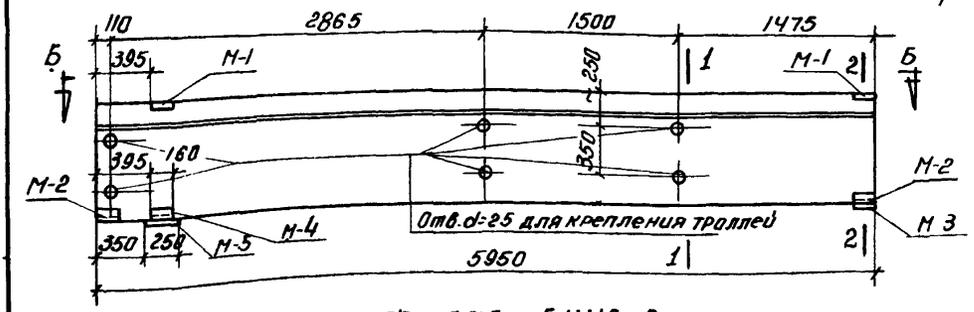
Т 1956 г	Сварные железобетонные предварительно-напряженные подкрановые балки прелетом 6 метров	ИЗ-01-04 Вып. 1
	Подкрановые балки БКНБ-1с, 1к: Общие примечания	Лист 5



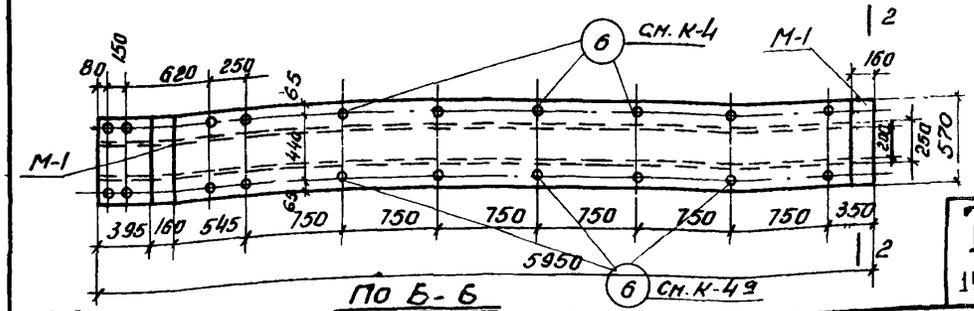
**Фасад БКНБ-2С**



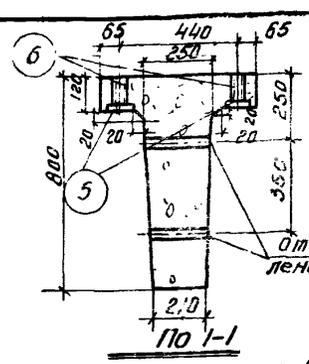
**По А-А**



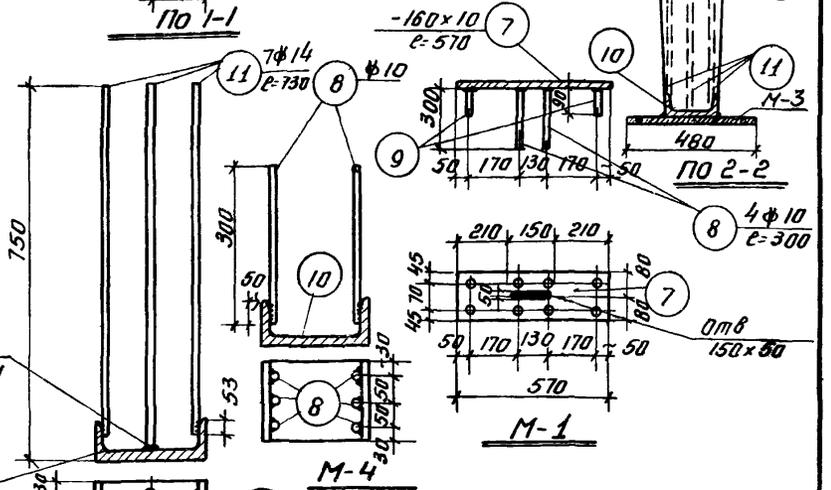
**Фасад БКНБ-2К**



**По Б-Б**



Нормативные усилия:  
 Изгибающий момент 33,0 тн.  
 Перерезывающая сила 26,9 т.



**ПРИМЕЧАНИЕ**

Армирование, спецификацию арматуры и общие примечания см. на лист. 7, 8 и 9.

**Расход материалов на 1 балку**

Тип балки	Содерж. стали в 1 м <sup>3</sup> бетона	Марка бетона	Бетон м <sup>3</sup>	Стали м <sup>2</sup>			Вес балки т	
				Сталь марки 25 ГС	Проволок. ст. 3.	Газов. трубка		
БКНБ-2С	136,0	300	1,32	131,2	43,7	4,4	179,3	3,3
БКНБ-2К	145	300	1,32	133,1	53,0	5,6	191,7	3,3

**ТД** 1956 г

Сварные железобетонные предварительно-напряженные подкрановые балки пролетом-6м

Подкрановые балки БКНБ-2С, 2К: Опалубочные размеры и закладные части.

КЗ-01-04  
 БЫП.1.  
 Лист 6

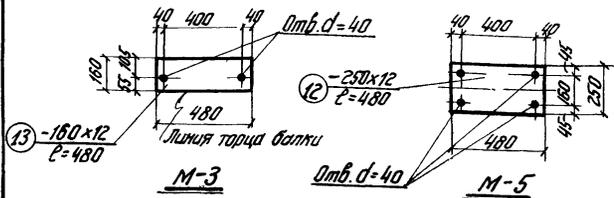


### Спецификация арматуры на 1 балку

Тип балки	Классификация арматуры	№№ поз.	Эскиз	Диаметр стержня	Длина по мм	К-во шт. на балку	Объем, м	Вес кг	
								поз.	общ.
БЖБ-2С	Классификация арматуры	К-1	5900	Φ 8	5900	4	23.6	9.2	179.3
		Ш-1	140	Φ 6	1660	35	58.1	129	
		К-2	см. К-1	Φ 8	5900	2	11.8	4.7	
		Ш-1	540	Φ 6	540	31	16.8	3.7	
		К-3	см. К-1	Φ 8	5900	2	11.8	4.7	
			400	Φ 6	400	32	12.8	2.8	
		Ш-2	- 100×6	-	100	16	1.6	7.7	
			Газовые трубы	1"	114	16	1.82	4.4	
		М-1	- 160×10	-	570	2	1.14	14.3	
			300	Φ 10	300	8	2.4	1.5	
		Ш-2	90	Φ 10	90	8	0.7	0.4	
М-2	Г 20°	-	160	2	0.32	7.2			
Ш-2	730	Φ 14	730	14	10.2	12.3			
М-3	- 160×12	-	480	2	0.96	14.5			
Ш-2	190	Φ 6	190	40	7.6	1.7			
Г-1	150	Φ 6	480	14	6.7	1.5			
Ш-8	5960	Φ 32H	5960	2	12.0	76.8			
БЖБ-2Н	Классификация арматуры	По БЖБ-2С: К-1; К-2; С-1; М-1; М-2, поз. 15, 16						145.2	191.7
		М-4	300	Φ 10	300	6	1.8	1.1	
		Ш-1	Г 20°	-	160	1	0.16	3.6	
		1	5900	Φ 8	5900	2	11.8	4.7	
		4	400	Φ 6	400	40	16.0	3.6	
		5	- 100×6	-	100	20	2.0	9.4	
М-5	Газовые трубы	1"	114	20	2.3	5.6			
Ш-1	- 250×12	-	480	1	0.5	11.3			
М-3	- 160×12	-	480	1	0.5	7.2			

### Выборка арматуры и закладных частей

Тип балки	Сталь марки 25ГС					Сталь марки СТЗ				Угол наклона тарелки	Общий вес кг.
	Полосовая					Швеллер	Г 20°	1"			
	Φ 32H	Φ 14	Φ 10	Φ 8	Φ 6				-δ=12		
БЖБ-2С	75.8	12.3	1.9	18.6	22.6	14.5	14.3	7.7	7.2	4.4	179.3
БЖБ-2Н	75.8	12.3	3.0	18.6	23.4	18.5	14.3	9.4	10.8	5.6	191.7



### Условные обозначения

- ..... Стержень без предварительного напряжения.
- ..... Стержень предварительно напряженный
- Φ..... Стержень периодического профиля из стали марки 25ГС.
- п Φтп ..... „п“ — число стержней, „тп“ — расчетный диаметр стержня, „н“ — символ предварительного напряжения

### Примечание:

Условные размеры, закладные части, армирование и общие примечания см. на листах 6, 7 и 9

ТД  
1956 г

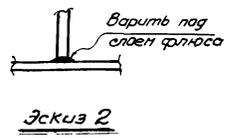
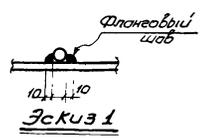
Сборные железобетонные предварительно-напряженные подкрановые балки пролетом БЖ.  
Подкрановые балки БЖБ-2С, 2Н;  
Спецификация арматуры.

КЗ-01-04  
Вып. 1  
Лист 8

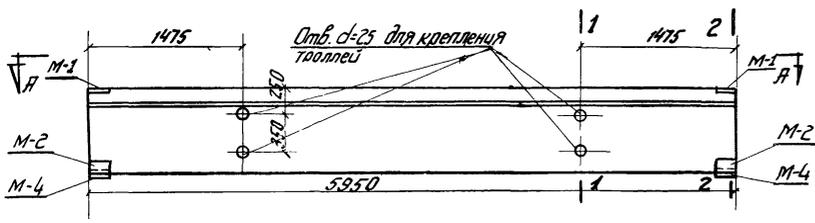
### Примечания:

1. Подкрановые балки БКНБ-2с; БКНБ-2к выполняются из предварительно-напряженного железобетона. Бетонирование балок производится на бетоне марки 300 жесткой консистенции. Рекомендуется применение быстротвердеющих цементов. Для ускорения процесса твердения бетона может быть применен подогрев; при этом разность температур бетона и окружающего воздуха не должна превышать 20°.
2. В качестве арматуры принята сталь низколегированная периодического профиля марки 25ГС (ГОСТ 7344-55) и сталь Ст 3 (ГОСТ 380-50). Стержни поз. „16“ из стали марки 26ГС подвергаются силовой калибровке путем вытяжки ее на 2,5%; при этом напряжение в стали должно быть не ниже 4700 кг/см<sup>2</sup>.  
Предел текучести ее принят равным 5000 кг/см<sup>2</sup>.
3. Стержни поз. „16“ после силовой калибровки подвергаются предварительно-напряжению до напряжения  $\sigma_{ак} = 4500 \text{ кг/см}^2$ , после чего производится бетонирование балок.
4. Кубиковая прочность бетона  $R'$  к моменту передачи на него предварительно-напряжений (отпуск предварительно-напряженной арматуры) не должна быть ниже 70% марки бетона, т.е.  $R' = 210$ .
5. Арматура балок изготавливается в виде сварных каркасов. Протяжные предварительно-напряженные стержни прикрепляются к каркасам вязальной проволокой после установки их на место.
6. Расчет балок произведен по инструкции МСПИ У-148-52.  
Коэффициенты запаса приняты: при проверке на

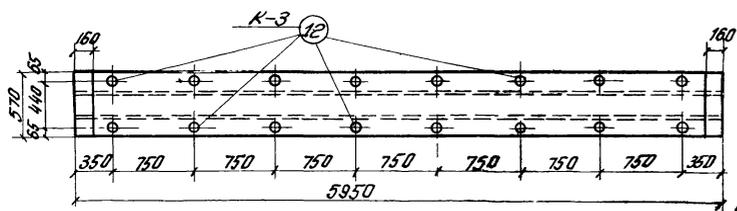
- изгиб  $k=1,8$  (по таблице 2 указанной инструкции с учетом примечания 2 к этой таблице, допускающего снижение коэффициентов запаса на 10% при заводском изготовлении балок с проверкой прочности образцов, отбираемых от каждой партии); при проверке на трещиностойчивость —  $k_{тр} = 1,2$ . Расчет поперечной арматуры произведен по СН и СТ и ТУ 123-55
7. Полное усилие от натяжения нижней арматуры для создания предварительно-напряжений равно 12,5 т.
  8. При сварке стержней с плоскостью стального листа фланговым швом ширину его принять равной 10 мм (см. эскиз 1). Швы впритык варить под слоем флюса (см. эскиз 2). Сварку производить электродами марки Э-42.
  9. Рихтовка крановых путей должна производиться с точностью, при которой смещение с оси подкрановой балки не превышает 20 мм. При смещении оси рельса с оси балки, превышающем 20 мм, следует исправить положение балки.
  10. Конструкцию и крепление подкрановых путей см. на листах 30, 31, 32 и 33.
  11. Конструкцию упора см. на листах 39 и 40.
  12. Крепление подкрановых балок к каланнам см. на листе 45.
  13. Опилочные размеры, армирование и спецификацию арматуры см. на листах 6, 7 и 8.



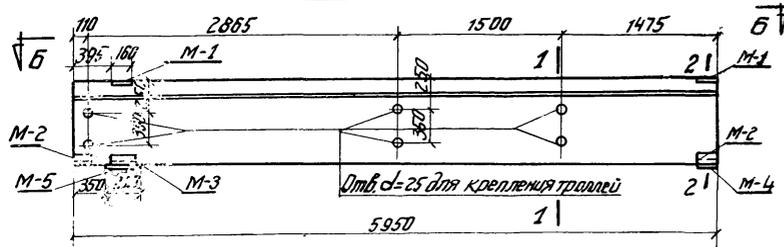
	Сварные железобетонные предварительно-напряженные подкрановые балки прелетом б.н.	КЗ-01-04 Вып. 1
	Подкрановые балки БКНБ-2с; БКНБ-2к. Общие примечания	Лист 9



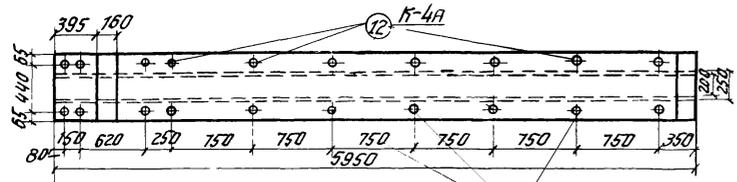
**Фасад БКНБ - 3С**



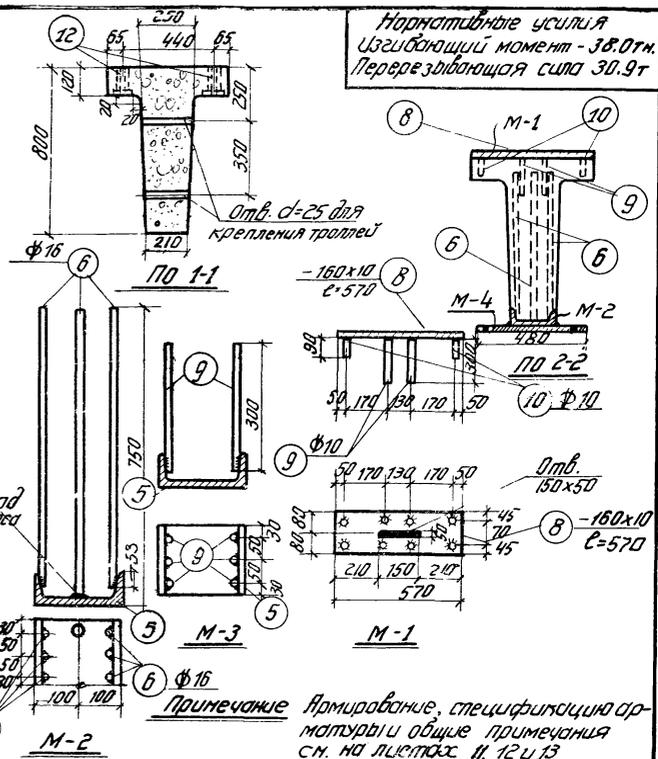
**по А-А**



**Фасад БКНБ-3К**



**по Б-Б**



**Нормативные усилия**  
 Изгибающий момент - 38,0 тм.  
 Перевозбуждающая сила 30,9 т

Расход материалов на балку							Вес балки т	
Тип балки	Содерж. стали, л/м <sup>3</sup> бетона	малка бетона	бетон м <sup>3</sup>	Стали кг				
				25 ГС	Ст. 3 Продольный полос	Связь -1"	всего	
БКНБ-3С	158,0	400	1,32	161,0	43,5	4,4	208,9	3,3
БКНБ-3К	168,0	400	1,32	163,3	53,0	5,6	221,9	3,3

ТД 1956 г	Сборные железобетонные предварительно напряженные покрывные балки пролетом 6 м.	КЗ-01-Р4 Вып. А
	Покрывные балки БКНБ-3С, 3К; 0 полубные размеры и закладные части	

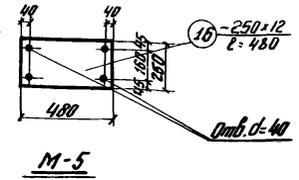
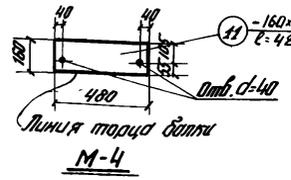


### Спецификация арматуры на 1 балку

Тип балки	Кол-во стержней	№№ поз.	Эскиз	Кол-во стержней	Длина мм	Кол. шт.	Площадь длина м.	Вес кг.		
								поз.	общ.	
Б.КНБ-ЗС	К-1	1	<u>5900</u>	Φ8	5900	4	23.6	9.3		
		шт-1	2	<u>760</u> Итого <u>760</u>	Φ8	1660	25	41.5	16.4	
	К-2	1	С.М. К-1	Φ8	5900	2	11.8	4.7		
		шт-1	3	<u>340</u>	Φ6	540	31	16.7	3.6	
	К-3	1	С.М. К-1	Φ8	5900	2	11.8	4.7		
		шт-2	4	<u>400</u>	Φ8	400	32	12.8	5.1	
		12	Газовые трубки	1"	114	16	1.8	4.4		
		13	- 100 x 6	-	100	16	1.6	7.5		
	М-1	шт-2	8	- 160 x 10	-	570	2	1.14	14.3	
			9	<u>300</u>	Φ10	300	8	2.4	1.5	
			10	<u>90</u>	Φ10	90	8	0.7	0.4	
	М-2	шт-2	5	С 20 <sup>9</sup>	-	160	2	0.32	7.2	
			6	<u>730</u>	Φ16	730	14	10.20	16.1	
М-4	шт-2	11	- 160 x 12	-	480	2	0.96	14.5		
		14	<u>5980</u>	Φ36 H	5980	2	12.0	96.0		
Стержни стержни на	шт-8	15	<u>180</u> 150	Φ6	480	14	6.7	1.5		
		7	<u>190</u>	Φ6	190	40	7.6	1.7		
по Б.КНБ-ЗС: К-1; К-2; М-1; М-2 и поз. 14, 15, 7								172.7		
Б.КНБ-ЗК	К-4 и К-4А шт 1+1	1	С.М. К-1	Φ8	5900	2	11.8	4.7		
		4	С.М. К-3	Φ8	400	40	16	6.3		
		12	Газовые трубки	1"	114	20	2.3	5.6		
		13	- 100 x 6	-	100	20	2.0	9.4		
	М-3	шт-1	5	С 20 <sup>9</sup>	-	160	1	0.16	3.6	
			9	<u>300</u>	Φ10	300	6	7.8	1.1	
М-5	шт-1	16	- 250 x 12	-	480	1	0.48	11.3		
М-4	шт-1	11	- 160 x 12	-	480	1	0.48	7.2		

### Выборка арматуры и закладных частей

Тип балки	Сталь марки 25ГС				Сталь марки Ст.3				Газов. трубки	Общий вес кг	
	Φ36 H	Φ16	Φ10	Φ8	Полосовая		Швеллер				
					δ=12	δ=10		δ=6			С 20 <sup>9</sup>
Б.КНБ-ЗС	96.0	16.1	1.9	40.2	6.8	14.5	14.3	7.5	7.2	4.4	208.9
Б.КНБ-ЗК	96.0	16.1	3.0	41.4	6.8	18.5	14.3	9.4	10.8	5.6	221.9



### Условные обозначения

- ..... Стержень без предварительного напряжения;
- o..... Стержень предварительно напряженный;
- Φ..... Стержень периодического профиля из стали марки 25ГС
- п/шт....., л" - число стержней, л" - расчетный диаметр стержня, "Н" символ предварительного напряжения.

Примечание: Отпущенные размеры закладные части, армирование и общие примечания см. на листах 10, 11 и 13

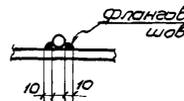
## Примечания:

1. Подкрановые балки БКНБ-Зс, БКНБ-Зк выполняются из предварительно-напряженного железобетона. Бетонирование балок производится на бетоне марки 400 жесткой консистенции. Рекомендуется применение быстротвердеющих цементов.  
Для ускорения процесса твердения бетона может быть применен подогрев; при этом разность температур бетона и окружающего воздуха не должна превышать 20°.
2. В качестве арматуры принята сталь низколегированная периодического профиля марки 25ГС (ГОСТ 7314-55) и сталь ст.3 (ГОСТ 380-50).  
Стержни пав. №14 из стали марки 25ГС подвергаются силовой калибровке путем вытяжки её на 2,5%; при этом напряжение в стали должно быть не ниже 4700 кг/см<sup>2</sup>.  
Предел текучести её принят равным 5000 кг/см<sup>2</sup>.
3. Стержни пав. №14 после силовой калибровки подвергаются предварительному натяжению до напряжения  $\sigma_{ак} = 4000 \text{ кг/см}^2$ , после чего производится бетонирование балок.
4. Кубиковая прочность бетона  $R'$  к моменту передачи на него предварительных напряжений (отпуск предварительно-напряженной арматуры) не должна быть ниже 70% марки бетона, т.е.  $R' = 280$ .
5. Арматура балок изготавливается в виде сварных каркасов. Продольные предварительно-напряженные стержни прикрепляются к каркасам вязальной проволокой после установки их на место.
6. Расчет балок произведен по инструкции МСПТИ П-148-52.  
Коэффициенты запаса приняты: при проверке на изгиб

$K=1,8$  (по таблице 2 указанной инструкции с учетом примечания 2 к этой таблице, допускающего снижение коэффициентов запаса на 10% при заводском изготовлении балок с проверкой прочности образцов, отобранных от каждой партии); при проверке на трещиностойчивость —  $K_{тр} = 1,2$ .

Расчет поперечной арматуры произведен по СН и П и ТУ-123-55.

7. Полное усилие от натяжения нижней арматуры для создания предварительных напряжений равно 81,5т.
8. При сварке стержней с плоскостью стального листа фланцевым швом ширину его принять 10мм (см. эскиз 1). Швы впритык варить под слоем флюса (см. эскиз 2). Сварку производить электродами марки Э-42.
9. Разметка крановых путей должна производиться с точностью, при которой смещение с оси подкрановой балки не превышает 20мм. При смещении оси рельса с оси балки, превышающем 20мм, следует исправить положение балки.
10. Конструкцию и крепление подкрановых путей см. на лист 30, 31, 32 и 33.
11. Конструкцию упора см. на листах 39 и 40.
12. Крепление подкрановых балок к колоннам см. на листе 45.
13. Опалубочные размеры, армирование и спецификацию арматуры см. на листах 10, 11 и 12.



Эскиз 1.

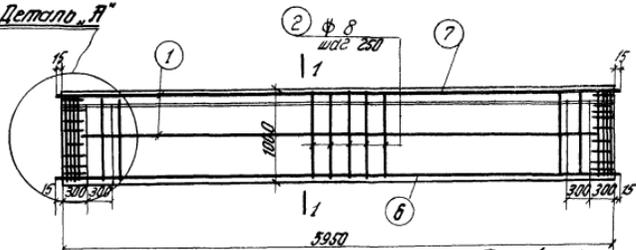


Эскиз 2.

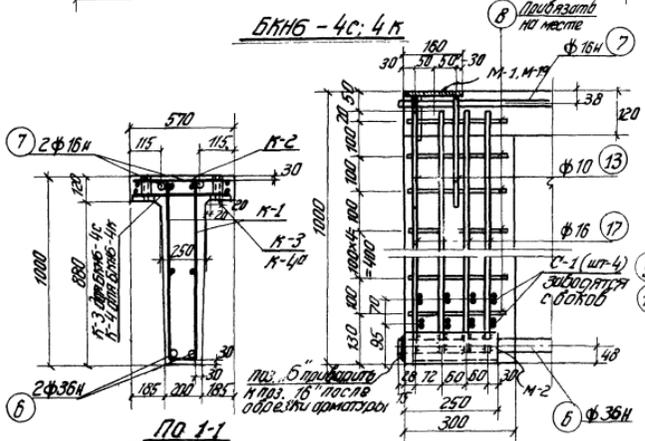
ТД 1956г	Сварные железобетонные предварительно-напряженные подкрановые балки пролетом 6 метров	КЗ-ОН-04 Вып. I
	Подкрановые балки БКНБ-Зс, Зк. общие примечания.	Лист 13



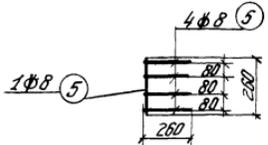
**Деталь "А"**



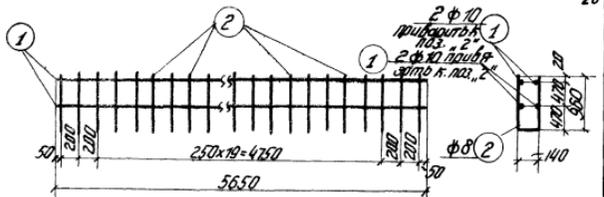
**БКНБ - 4С; 4К**



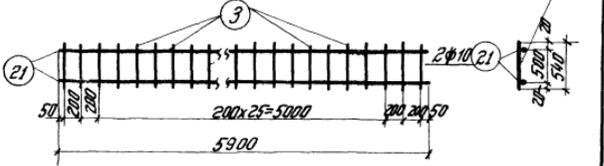
**Деталь "А"**



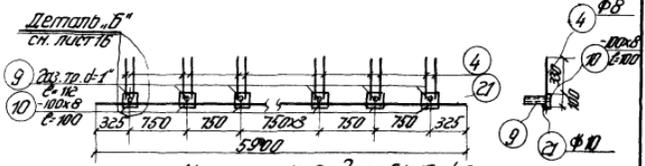
С-1 / штук 8 /



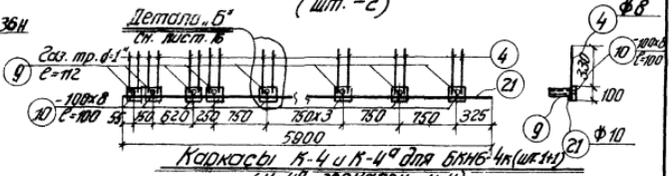
**Каркас К-1 (шт-1)**



**Каркас К-2 (шт-1)**



**Каркас К-3 для БКНБ-4С (шт.-2)**



**Каркасы К-4 и К-4' для БКНБ-4К (шт-2)**

**Примечание.** Окончательные размеры закладных частей спецификацию арматуры и общие примечания см на листах 4, 16 и 17

ТД  
1956 г

Сборные железобетонные предварительно напряженные подкрановые балки пролетом 6м.  
Подкрановые балки БКНБ-4С; 4К; армирование.

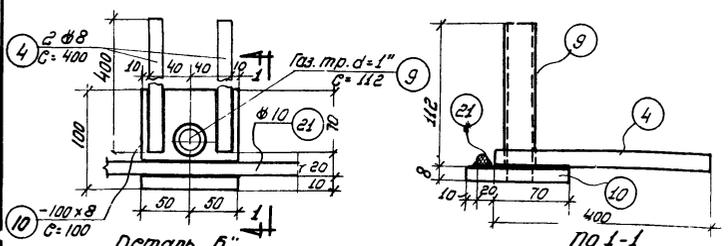
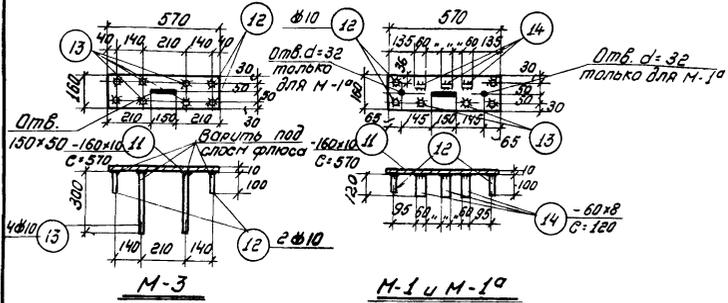
НЗ-01-04  
Вып. 1  
Лист 15

### Спецификация арматуры на 1 балку

Наименование	Классификация арматуры	М/М поз.	Эскиз	Калитра стержня	Длина мм	К-во шт. на балку	Общая длина м	Вес кг			
								поз.	общ.		
БКНБ-4С	С-1 (шт-8)	5	260	Ø8	260	40	10,4	4,1	287,3		
		6	5980	Ø36н	5980	2	12,0	95,9			
	7	5980	Ø16н	5980	2	12,0	19,0				
	8	270 260	Ø8	790	18	14,2	5,8				
	11	-160x10	-	570	2	1,14	14,3				
	М-1 (шт-2)	12	100	Ø10	100	8	0,8	0,5			
		13	300	Ø10	300	4	1,2	0,7			
	М-2 (шт-8)	14	-60x8	-	120	6	0,7	2,6			
		15	∠30°	-	250	2	0,5	17,3			
	М-3 (шт-2)	16	-80x20	-	272	2	0,5	6,3			
17		320	Ø16	920	22	20,2	31,9				
БКНБ-4К	К-1 (шт-1)	1	5630	Ø10	5630	4	22,6	14,0	311,0		
		2	140 360	Ø8	2080	24	49,4	19,5			
	К-2 (шт-1)	21	5900	Ø10	5900	2	11,8	7,3			
		3	540	Ø8	540	30	16,2	6,4			
	К-3 (шт-2)	21	СМ. К-2	Ø10	5900	2	11,8	7,3			
		4	400	Ø8	400	32	12,8	5,1			
	9	Газовые трубки 1"	-	112	16	1,9	4,4				
	10	-100x8	-	100	16	1,6	10,0				
	По БКНБ-4С: К-1, К-2, С-1, М-1, М-2, М-3	М-3 (шт-1)	11	-160x10	-	570	1	0,57		7,1	248,4
			12	100	Ø10	100	4	0,4		0,2	
13		300	Ø10	300	4	1,2	0,7				
13		300	Ø10	300	6	1,8	1,1				
М-4 (шт-2)		19	∠100x10	-	180	2	0,32	4,8			
		20	80 70	Ø10	230	6	1,4	0,9			
К-3 и К-4 (шт-1)		21	СМ. К-2	Ø10	5900	2	11,8	7,3			
		4	СМ. К-3	Ø8	400	40	16,0	6,3			
К-3 (шт-1)		9	Газовые трубки d=1"	-	112	20	2,2	5,3			
		10	-100x8	-	100	20	2,0	12,6			
К-3 (шт-1)	22	-150x12	-	480	1	0,5	7,5				
	18	-230x12	-	480	1	0,5	11,8				

### Выборка арматуры и закладных частей.

Тип балки	Сталь марки 25Г						Сталь ст.3							
	Полосовая						прокат.							
	д=20	д=12	д=10	д=8	д=6	д=5	С.30	Л.100x10	Л.100x8	Л.100x6	Л.100x4			
БКНБ-4С	95,9	19,0	31,9	29,8	40,7		6,3	15,1	14,3	12,6	17,3	4	4,4	287,3
БКНБ-4К	95,9	19,0	31,9	32,7	41,9		6,3	19,3	21,4	15,2	17,3	4,8	5,3	311,0



**Условные обозначения:**  
 ●... стержень без предварительного напряжения  
 ○... стержень предварительно-напряженный  
 ⊖... стержень периодического профиля из стали марки 25Гс  
 п-н - число стержней, п - расчетный диаметр стержней  
 "Н" - символ предварительного напряжения.

**Примечание:** Опалубочные размеры, закладные части, армирование и общие примечания см на листах 14, 15 и 17.

Примечание: Марки М-1 и М-2 по 1 шт. в балке, остальные по 2 шт.

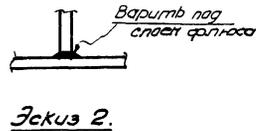
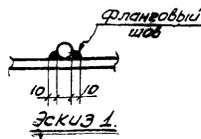
ГД 1956г	Сборные железобетонные предварительно-напряженные подкрановые балки пролетом 6м	КЗ-01-04
	Подкрановые балки БКНБ-4С и 4К: Спецификация арматуры и закладных частей	Лист 16

## Примечания:

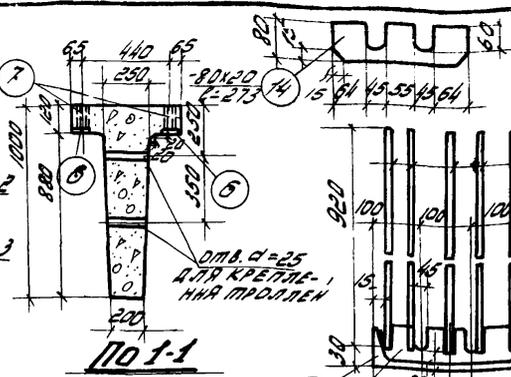
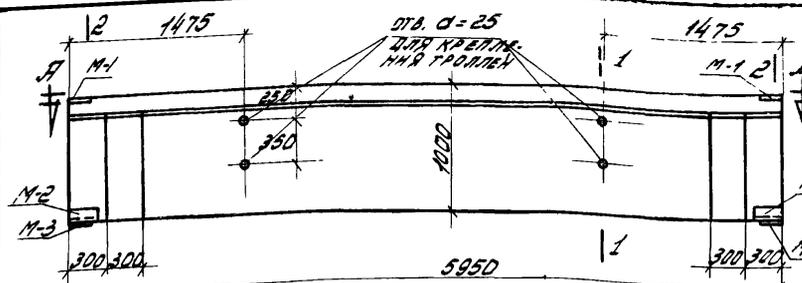
1. Подкрановые балки БКНБ-4с; 4к выполняются из предварительно-напряженного железобетона. Бетонирование балок производится на бетоне марки 400 жесткой консистенции. Рекомендуются применение быстротвердеющих цементов. Для ускорения процесса твердения бетона может быть применен подогрев, при этом разность температур бетона и окружающего воздуха не должна превышать 20°.
2. В качестве арматуры принята сталь низколегированная периодического профиля марки 25ГС. (ГОСТ 7314-55) и сталь Ст.3 (380-50). Стержни поз. „6,7“ из стали марки 25 ГС подвержены силовой калибровке путем вытяжки ее на 25%, при этом напряжение в стали должно быть не ниже 4700 кг/см<sup>2</sup>. Предел текучести ее принят равным 5000 кг/см<sup>2</sup>.
3. Стержни поз. „6“, „7“, „8“ после силовой калибровки подвергаются предварительному натяжению до напряжения бак = 4000 кг/см<sup>2</sup>, после чего производится бетонирование балок.
4. Кубиковая прочность бетона R' к моменту передачи на него предварительнонапряжений (отпуск предварительнонапряженной арматуры) не должна быть ниже 70% марки бетона, т.е. R'=280.
5. Арматура балок изготавливается в виде сварных каркасов. Продольные предварительнонапряженные стержни прикрепляются к каркасам вязальной проволочкой после установки их на место.
6. Расчет балок произведен по инструкции МСПТУ У-149-52. Коэффициенты запаса приняты: при проверке на изгиб  $\gamma=1,8$  (по таблице 2 указанной инструкции с учетом примечания 2 к этой таблице, до-

пускающего снижение коэффициентов запаса на 10% при заводском изготовлении балок с проверкой прочности образцов, отбираемых от каждой партии); при проверке на трещиностойчивость  $\gamma_{тр}=1,2$ . Расчет поперечной арматуры произведен по СНиП и ТУ 123-55.

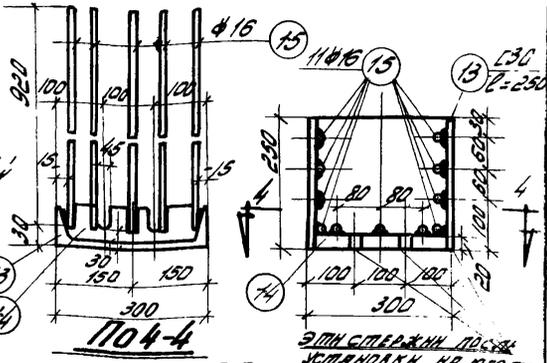
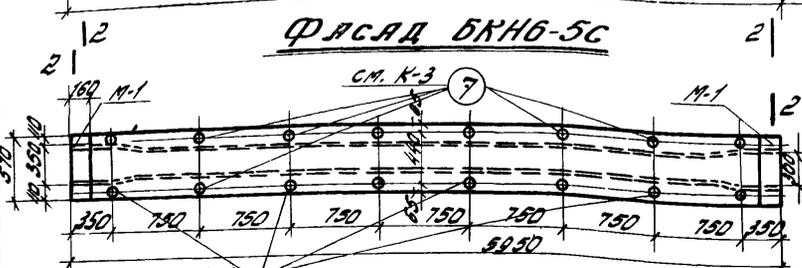
7. Полное усилие от натяжения нижней арматуры для задания предварительнонапряжений равно 64,5 т, верхней арматуры — 16,2 т.
8. При сборке стержней с плоскостью стального листа фланговым швом ширину его принять равной 10мм (см. эскиз 1). Швы впритык варить под слоем флюса (см. эскиз 2). Сварку производить электродом Э-42.
9. Разстка крановых путей должна производиться с точностью, при которой смещение с оси подкрановой балки не превышает 20мм. При смещении оси рельса с оси балки, превышающем 20мм, следует исправить положение балки.
10. Конструкцию и крепление подкрановых путей см на листах 34, 35, 36 и 37.
11. Конструкцию упора см на листах 41, 42.
12. Крепление подкрановых балок к колоннам см на листе 46.
13. Условные размеры, армирование и спецификацию арматуры см на листах 14, 15 и 16.



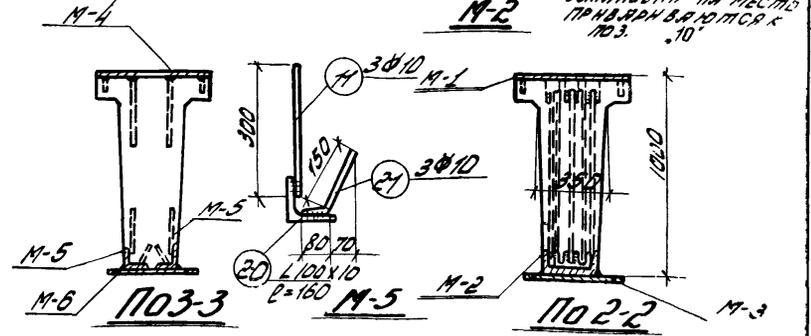
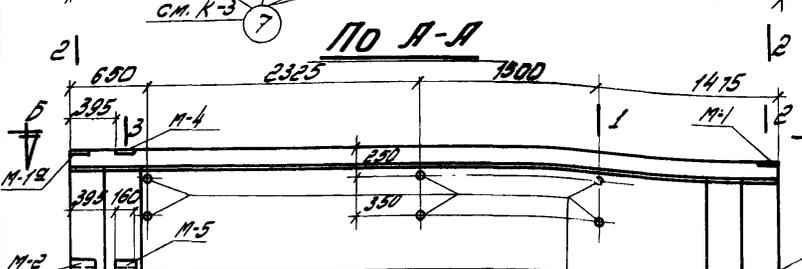
ТД 1956 г	Сварные железобетонные предварительнонапряженные подкрановые балки прототипом Бм.	КЭ-01-П4 Ввин. 4
	Подкрановые балки БКНБ-4с; 4к: общие примечания.	Лист 17



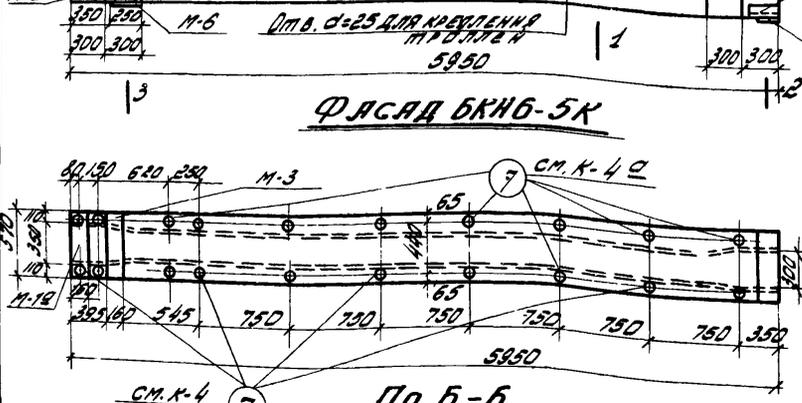
НОРМАТИВНЫЕ УСИЛИЯ:  
НАГРУЖАЮЩИЙ МОМЕНТ 36,8 Т.  
ПЕРЕЗЫВАЮЩАЯ СИЛА 46,5 Т.



ЭТИ СТЕЖИ И ПОСЫ  
СТАВЯТ НА МЕСТЕ  
ПРИБЛИЖАЮТСЯ К  
ПОС. "10"



ПРИМЕЧАНИЯ: Армирование спецификацию арматуры  
и другие примечания см. на листах 19, 20 и др.



РАСХОД МАТЕРИАЛОВ НА 1 БАЛКУ							ВЕС БАЛКИ Т	
ТИП БАЛКИ	СОДЕРЖ. СТАЛИ В 1 М <sup>3</sup>	МАРКА БЕТОНА	БЕТОНА М <sup>3</sup>	СТАЛЬ КГ				
				СТАЛЬ 25ГС	ПРОС. ПОЛОСА С73	ПРОВОД ТРУБКИ		
БКНБ-5С	193	400	1,66	246,7	68,5	4,4	319,6	4,2
БКНБ-5К	20	400	1,66	251,6	88,8	5,3	345,7	4,2

ТА 1956г.

СБОРНЫЕ ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫЕ ПРЕДВАРИТЕЛЬНО-НАПРЯЖЕННЫЕ ПОДКРЫШНЫЕ БАЛКИ ПРОЛЕТОМ 6 М.  
ПОДКРЫШНЫЕ БАЛКИ БКНБ-5С, 5К. ДЛЯ ЛУБКИ И  
РАЗМЕРЫ И ЗАКЛЮЧАЮЩИЕ ЧАСТИ.

КЗ-П1-04  
ВЫП. 1  
Лист 18

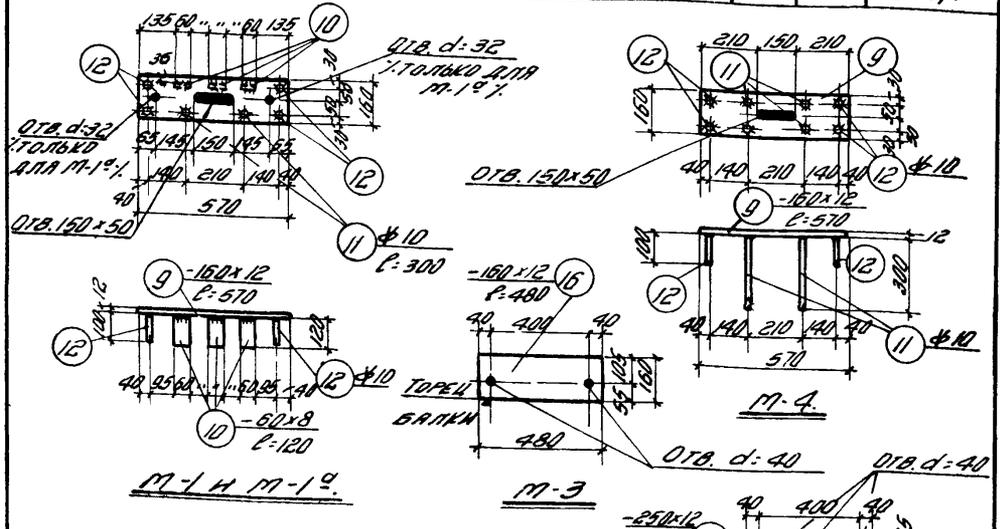


### СПЕЦИФИКАЦИЯ АРМАТУРЫ НА 1 БАЛКУ.

ТИП БАЛКИ	К-Т	ИЛ	ЭСКИЗ	КАТОВОЕ ОТСЕРЖЕНА	ДИНАМА В ММ	КОЛИЧЕСТВО ШТУК НА БАЛКУ	ОБЩАЯ ДЛИНА М	ВЕС В КГ	
								Поз.	Общ.
БЛНБ-5С	К-1	1 шт.	1	5650	φ10	5650	4	22,6	14,0
			2	140	φ8	2060	29	59,7	23,6
			3	5900	φ10	5900	2	11,8	7,3
			4	540	φ8	540	30	16,2	6,4
			5	см. К-2	φ10	5900	2	11,8	7,3
			6	400	φ10	400	32	12,8	7,9
			7	ГАЗОВЫЕ ТРУБКИ	1"	112	16	1,6	10,0
			8	260	φ8	260	40	10,4	4,1
			9	-160x12	-	570	2	1,14	17,2
			10	-60x8	-	120	6	0,7	2,6
			11	300	φ10	300	4	1,2	0,7
			12	100	φ10	100	8	0,8	0,5
			13	С 30°	-	250	2	0,5	17,3
			14	-80x20	-	273	2	0,55	6,9
			15	920	φ16	920	22	20,2	32,0
			16	-160x12	-	480	2	0,95	14,5
			17	5980	φ40H	5980	2	12,0	18,4
			18	5980	φ16H	5980	2	12,0	18,9
			19	270	φ8	790	18	14,2	5,6
ПО БЛНБ-5С: К-1, К-2, М-1, М-1°, М-2, С-1 поз. 17, 18, 19 мин.								275,5	
БЛНБ-5К	К-4	1 шт.	9	см. М-1	-	570	1	0,57	8,6
			11	"	φ10	300	4	1,2	0,7
			12	"	φ10	100	4	0,4	0,2
			20	С 100x10	-	160	2	0,32	4,8
			11	см. М-1	φ10	300	6	1,8	1,1
			21	80	φ10	230	6	1,4	0,9
			3	см. К-2	φ10	5900	2	11,8	7,3
			5	см. К-3	φ10	400	40	16,0	9,9
			6	"	-	100	20	2,0	12,6
			7	"	-	480	1	0,5	7,5
			15	-160x12	-	480	1	0,5	11,3
22	-250x12	-	480	1	0,5	11,3			

### ВЫБОРКА АРМАТУРЫ И ЗАКЛАДНЫХ ЧАСТЕЙ

ТИП БАЛКИ	СТАЛЬ МАРКИ 25ГС					СТАЛЬ СТ.3				ОБЩИЙ ВЕС КГ.		
	φ40H	φ16H	φ16	φ10	φ8	ШВЕДСКОГО ПРОФИЛЯ			ГАЗОВЫЕ ТРУБКИ 1"			
						С 30°	100x10	δ=20			δ=12	δ=8
БЛНБ-5С	118,4	18,9	32,0	37,7	39,7	17,3	-	6,9	31,7	12,6	4,4	319,6
БЛНБ-5К	118,4	18,9	32,0	42,6	39,7	17,3	4,8	6,9	44,6	15,2	5,3	345,7



319,6

345,7

#### УСЛОВНЫЕ ОБОЗНАЧЕНИЯ:

- ..... СТЕРЖЕНЬ БЕЗ ПРЕДВАРИТЕЛЬНОГО НАПРЯЖЕНИЯ
- ..... СТЕРЖЕНЬ ПРЕДВАРИТЕЛЬНО НАПРЯЖЕННЫЙ.
- φ..... СТЕРЖЕНЬ ПЕРИОДИЧЕСКОГО ПРОФИЛЯ ИЗ СТАЛИ МАРКИ 25 ГС.
- n φ mH... n - ЧИСЛО СТЕРЖЕНЕЙ; m - РАСЧЕТНЫЙ ДИАМЕТР СТЕРЖНЯ;
- H - СИМВОЛ ПРЕДВАРИТЕЛЬНОГО НАПРЯЖЕНИЯ.

**ПРИМЕЧАНИЕ:** ОЦВЕТНЫЕ РАЗМЕРЫ, ЗАКЛАДНЫЕ ЧАСТИ, АРМИРОВАНИЕ И ОБЩИЕ ПРИМЕЧАНИЯ СМ. НА ЛИСТАХ: 18, 19, 21.

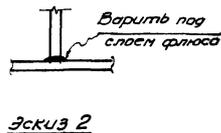
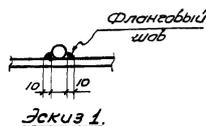
ТД 1956 г	СБОРНЫЕ ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫЕ ПРЕДВАРИТЕЛЬНО-НАПРЯЖЕННЫЕ ПОДКРАНОВЫЕ БАЛКИ ПРОЛЕТОМ 6 М.	КЭ-04-04 Вып.1
	ПОДКРАНОВЫЕ БАЛКИ БЛНБ-5С; 5К; СПЕЦИФИКАЦИЯ АРМАТУРЫ.	Лист 20

## Примечания:

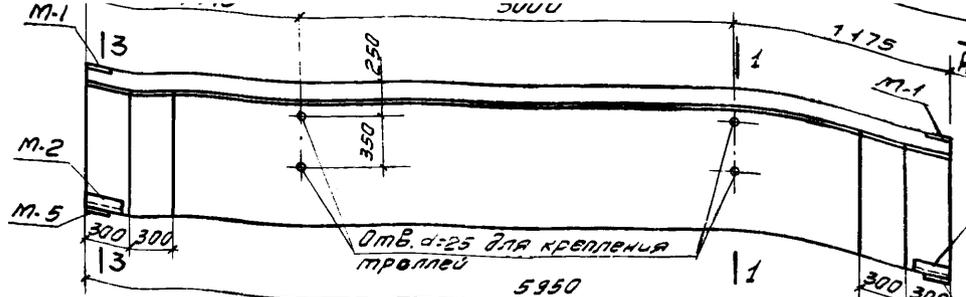
1. Подкрановые балки БКНБ-5с; БКНБ-5к выполняются из предварительно-напряженного железобетона. Бетонирование балок производится на бетоне марки 400 жесткой консистенции. Рекомендуется применение быстротвердеющих цементов.  
Для ускорения процесса твердения бетона может быть применен подогрев; при этом разность температур бетона и окружающей его воздуха не должна превышать 20°.
2. В качестве арматуры принята сталь низколегированная периодического профиля марки 25ГС (ГОСТ 7314-55), сталь Ст.3 (ГОСТ 380-50). Стержни поз. „17“, „18“ из стали марки 25ГС подвергаются силовой калибровке путем вытяжки её на 2,5%; при этом напряжение в стали должно быть не ниже 4700 кс/см<sup>2</sup>. Предел текучести её принят равным 5000 кс/см<sup>2</sup>.
3. Нижние стержни поз. „17“, а также верхние стержни поз. „18“ после силовой калибровки подвергаются предварительному натяжению до напряжения  $\sigma_{\text{ак}} = 4500 \text{ кс/см}^2$ , после чего производится бетонирование балок.
4. Кубиковая прочность бетона  $R^k$  к моменту передачи на него предварительных напряжений (отпуск предварительно напряженной арматуры) не должна быть ниже 70% марки бетона т.е.  $R^k = 280$
5. Арматура балок изготавливается в виде сварных каркасов. Продольные предварительно-напряженные стержни прикрепляются к каркасам вязальной проволокой после установки их на место.
6. Расчет балок произведен по инструкции МПТУ У-148-52.  
Коэффициенты запаса приняты; при проверке на из-

гиб  $K=1,6$  (по таблице 2 указанной инструкции с учетом примечания 2 к этой таблице, допускающего снижение коэффициентов запаса на 10% при заводском изготовлении балок с проверкой прочности образцов, отбираемых от каждой партии); при проверке на трещиностойкость  $K_{\text{тр}}=1,2$ . Расчет поперечной арматуры произведен по СН и П и ТУ 123-55.

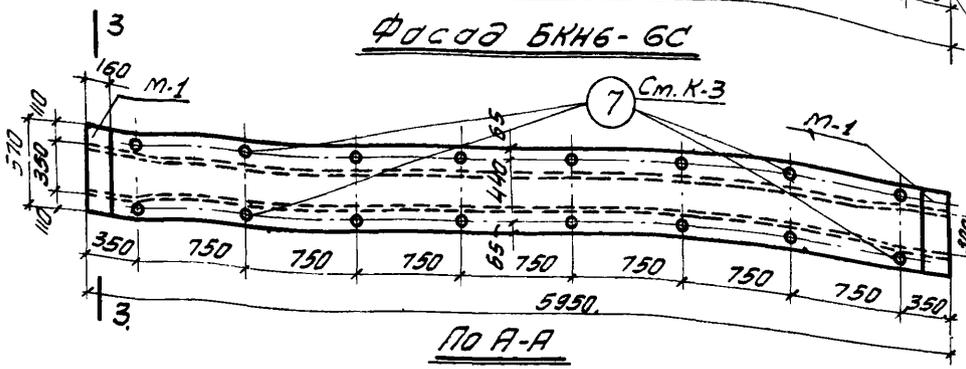
7. Полное усилие от натяжения нижней арматуры для задания предварительных напряжений равно 113,8 т, верхней арматуры — 18,1 т.
8. При сварке стержней с плоскостью стального листа фланговым швом ширину его принять равной 10 мм (см. эскиз 1). Швы впритык варить под слоем флюса (см. эскиз 2). Сварку производить электродами марки Э-42.
9. Разбивка крановых путей должна производиться с точностью, при которой смещение с оси подкрановой балки не превышает 20 мм. При смещении оси рельса с оси балки, превышающем 20 мм, следует исправить положение балки.
10. Конструкцию и крепление подкрановых путей см. на листах 34, 35, 36 и 37.
11. Конструкцию упора см. на листах 41 и 42.
12. Крепление подкрановых балок к колоннам см. на листе 46.
13. Опалубочные размеры, армирование и спецификацию арматуры см. на листах 18, 19 и 20.



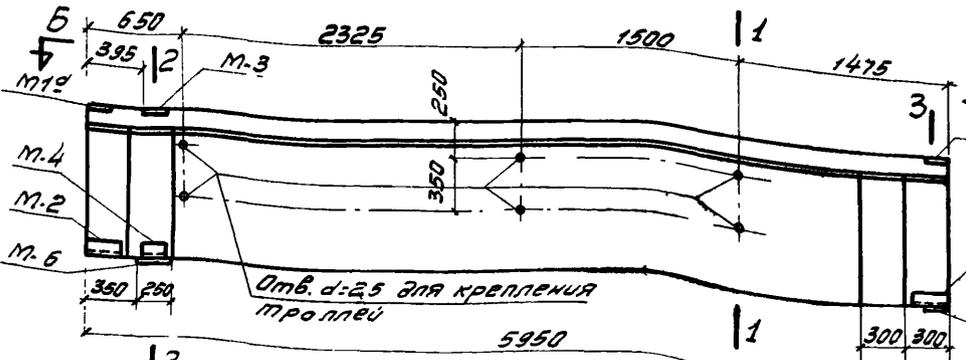
 4956 г	Сварные железобетонные предварительно-напряженные подкрановые балки пралетом Б.Н.	КЗ-04-04 Вып. 1
	Подкрановые балки БКНБ-5с; 5к; общие примечания.	Лист 21



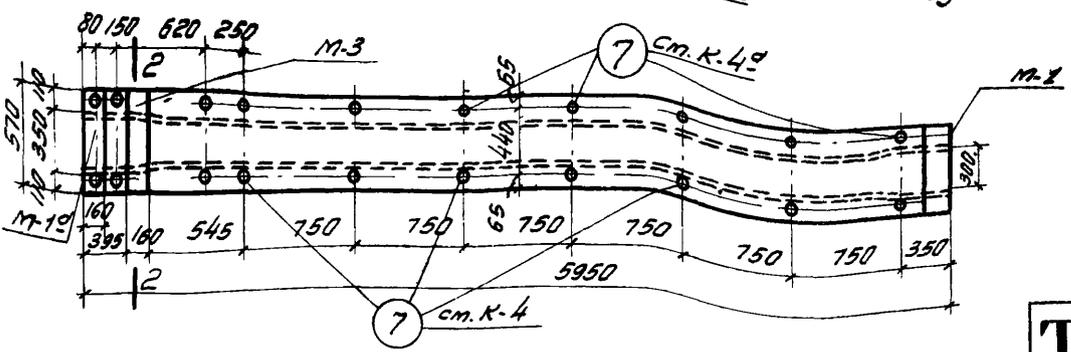
**Фасад БКНБ-6С**



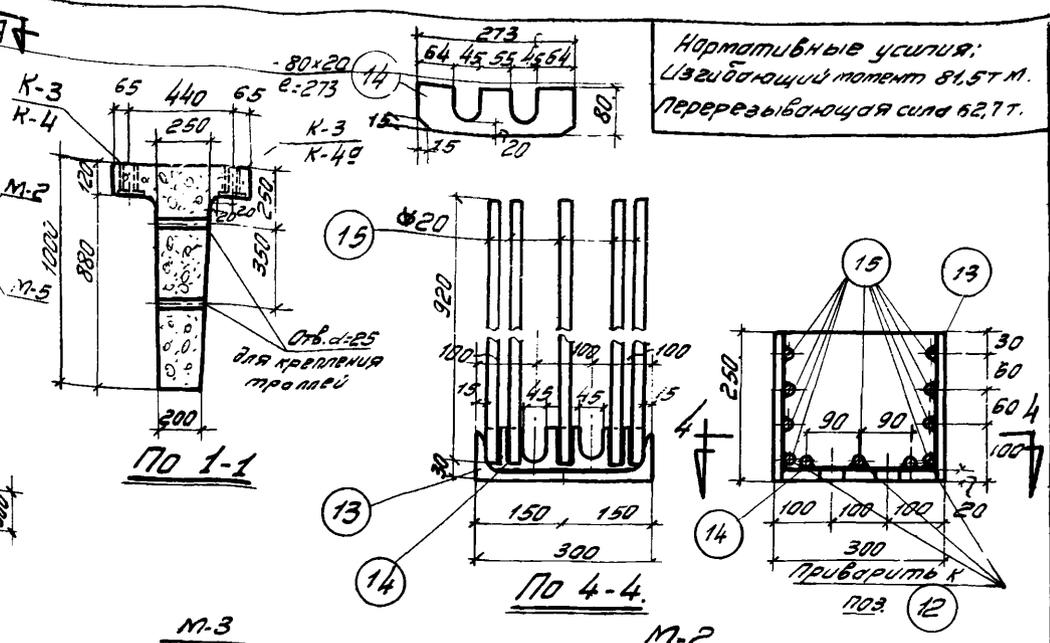
**По А-А**



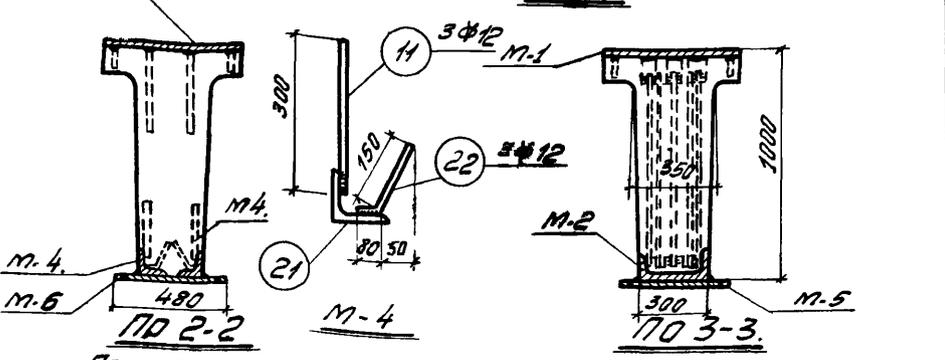
**Фасад БКНБ-6К**



**По Б-Б**



Нормативные усилия:  
Изгибающий момент 81,5т.м.  
Перерезывающая сила 62,7т.



Примечание: Армирование, спецификацию арматуры и общие примечания см. на листах 23, 24 и 25

Расход материалов на 1 балку.								Вес балки т
Тип балки	Содерж. стали в 1 м³	Марка бетона	Бетон м³	Сталь в кг			Всего	
				Сталь 25 ГС	Профильная стальная сетка	Гвозди и проволока		
БКНБ-6С	300	400	1,66	415,4	72,9	4,4	492,7	4,2
БКНБ-6К	317	400	1,66	422,5	94,6	5,3	522,4	4,2

**ТД** 1956 г. Сборные железобетонные предварительно-напряженные подкрановые балки пролетом 6 м. Подкрановые балки БКНБ-6С, 6К; опалубные размеры и закладные части.

КЭ-01-04  
Вып-1  
Лист 22



**Спецификация арматуры на 1 балку.**

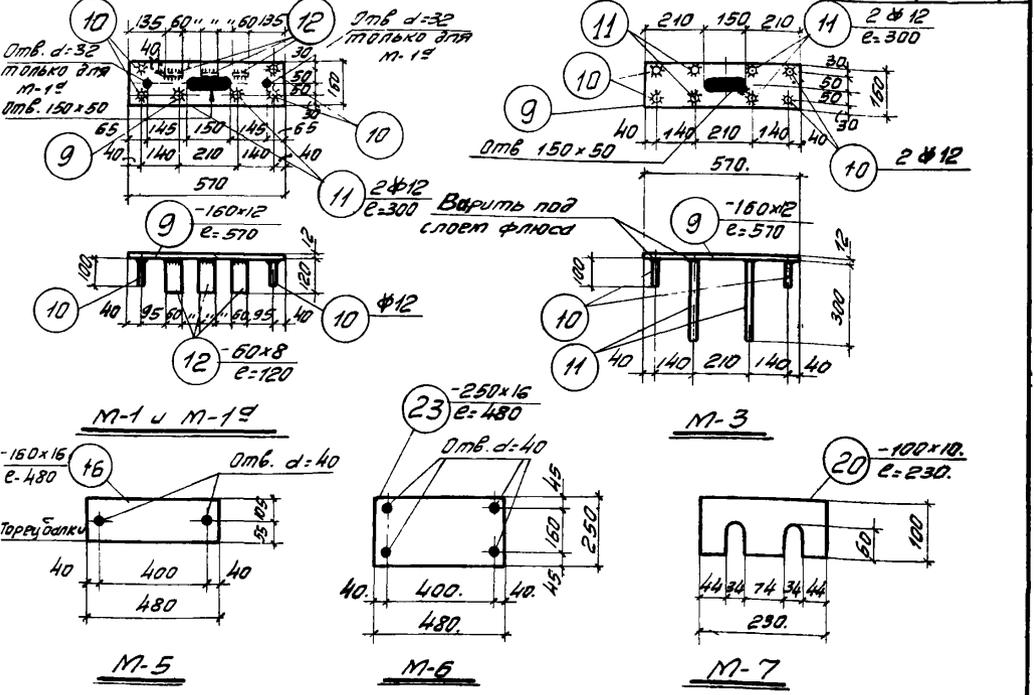
Тип балки	Корректирующая отправка	№№ п/п	Эскиз	Диаметр стержня	Длина мм	Кол-во шт. на балку	Общая длина м	Вес кг	
								поз.	общ.
БКНБ-6С	К-1	1	5650.	Ø 10	5650	4	22.6	14.00	492.7
		2	140 <sup>960</sup> / <sub>960</sub>	Ø 10	2060	33	68.0	42.0	
	К-2	3	5900	Ø 12	5900	2	11.8	10.5	
		4	540	Ø 10	540	30	16.2	10.0	
	К-3	5	см К-2	Ø 12	5900	2	11.8	10.5	
		6	400	Ø 12	400	32	12.8	11.4	
	С-1	7	Газовые трубки	1"	112	16	1.8	4.4	
		8	260	Ø 10	260	60	15.6	9.6	
	М-1	9	-160x12	-	570	2	1.1	16.6	
		10	100	Ø 12	100	8	0.8	0.7	
	М-2	11	300	Ø 12	300	4	1.2	1.1	
		12	-60x8	-	120	6	0.7	2.6	
	М-3	13	С30°	-	250	2	0.5	17.3	
		14	-80x20.	-	273	2	0.5	6.3	
	М-5	15	920	Ø 20	920	22	20.2	50.0	
		16	-160x16	-	480	2	1.0	20.1	
Длинные стержни	17	270 <sup>260</sup> / <sub>260</sub>	Ø 10	790	18	14.2	8.7		
	18	5980	Ø 36Н	5980	2	12.0	95.9		
	19	5980	Ø 32Н	5980	4	23.9	151.0		
К-4 и К-4Б	3	см. К-2	Ø 12	5900	2	11.8	10.5	522.4	
	5	см. К-3	Ø 12	400	40	16.0	14.2		
	6	"	-	100	20	2.0	12.6		
	7	Газовые трубки	1"	112	20	2.2	5.3		
	М-3	9	см. М-1	-	570	1	0.6		9.0
		10	"	Ø 12	100	4	0.4		0.4
	М-4	21	С100x10	-	160	2	0.3		4.5
22		80/150	Ø 12	230	6	1.4	1.2		
М-5	15	см. М-1	Ø 12	300	6	1.8	1.6		
	16	-160x16	-	480	1	0.5	10.0		
М-6	23	-250x16	-	480	1	0.5	15.7		

По БКНБ-6С: К-1, К-2, С-1, М-1, М-1<sup>а</sup>, М-2, М-7, поз. 17, 18, 19. 430.3

Примечание: марки М-1 и М-1<sup>а</sup> по 1<sup>й</sup> шим. марка М-1<sup>а</sup> отличается от марки М-1 отверстиями в поз. 9.

**Выборка арматуры и закладных частей**

Тип балки	Сталь марки 25 ГС		Сталь марки ст.3.						Габариты закладки 1"	Общий вес кг					
			Швеллер		Полосовая										
	№ пер.	Угол	№	Угол	№	Угол	№	Угол							
БКНБ-6С	Ø 36Н	Ø 32Н	Ø 20	Ø 12	Ø 10	С30°	С100°	δ=20	δ=16	δ=12	δ=10	δ=8	12.6	4.4	492.7
БКНБ-6К <sup>а</sup>	Ø 36Н	Ø 32Н	Ø 20	Ø 12	Ø 10	С30°	С100°	δ=20	δ=16	δ=12	δ=10	δ=8	15.2	5.3	522.4



**Примечание:** Опалубочные размеры, закладные части, армирование и общие примечания см на листах: 22, 23, 25.

**Условные обозначения:**

- ... Стержень без предварительного напряжения
- o... Стержень предварительно напряженный
- Ø Стержень периодического профиля из стали марки 25 ГС.
- п Ø тн... п - число стержней; т - расчетный диаметр стержня;
- н - символ предварительного напряжения.

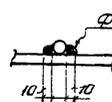
<b>ТД</b> 1956 г	Сборные железобетонные предварительно напряженные подкрановые балки пролетом, 6 м.	КЗ-01-04 Вып 1
	Подкрановые балки БКНБ-6С, 6К: Спецификация арматуры.	Лист 84

## Примечания:

1. Подкрановые балки БКНБ-6с; БКНБ-6к выполняются из предварительно-напряженного железобетона. Бетонирование балок производится на бетоне марки 400 жесткой консистенции. Рекомендуется применение быстротвердеющих цементов. Для ускорения процесса твердения бетона может быть применен подогрев, при этом разность температур бетона и окружающего воздуха не должна превышать 20°.
2. В качестве арматуры принята сталь низколегированная периодического профиля марки 25 ГС (ГОСТ 7344-55), сталь Ст.3 (ГОСТ 380-50). Стержни поз. „18“, „19“ из стали марки 25 ГС подвергаются силовой калибровке путем вытяжки ее на 2,5%, при этом напряжение в стали должно быть не ниже 4750 кг/см<sup>2</sup>. Предел текучести ее принят равным 5000 кг/см<sup>2</sup>.
3. Стержни поз. „18“, „19“ после силовой калибровки подвергают-ся предварительному натяжению до напряжения  $\sigma_{\text{ак}} = 4500 \text{ кг/см}^2$ , после чего производится бетонирование балок.
4. Кубиковая прочность бетона  $R_c$  к моменту передачи на него предварительно напряжений (отпуск предварительно-напряженной арматуры) не должна быть ниже 80% марки бетона, т. е.  $R_c = 320$ .
5. Арматура балок изготавливается в виде сварных каркасов. Продольные предварительно напряженные стержни прикрепляются к каркасам вязальной проволокой после установки их на место.
6. Расчет балок произведен по инструкции МСПТИ Ц-146-52  
коэффициенты запаса приняты: при проверке на изгиб  $K = 1,8$  (по таблице 2 указанной инструкции с учетом примечания 2 к этой таблице, допускающего снижение

коэффициентов запаса на 10% при заводском изготовлении балок с проверкой прочности образцов, отбираемых от каждой партии), при проверке на трещиноустойчивость  $- K_{\text{тр}} = 1,2$ . Расчет поперечной арматуры произведен по СН и П и ТУ 123-55.

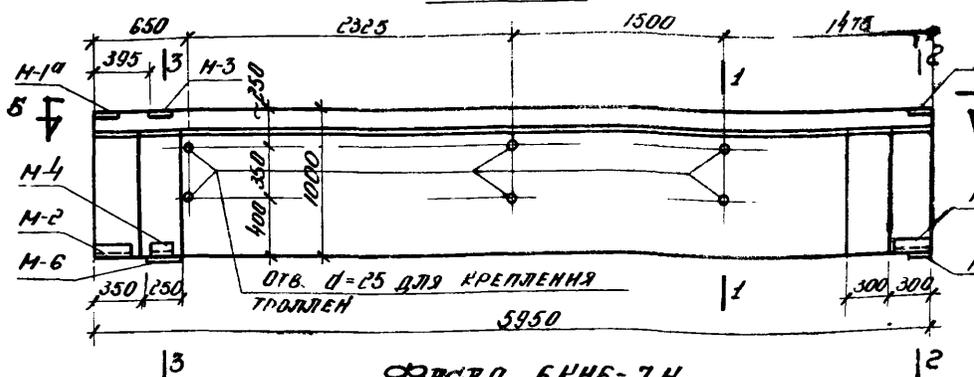
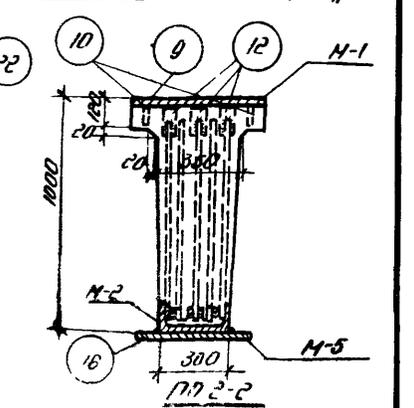
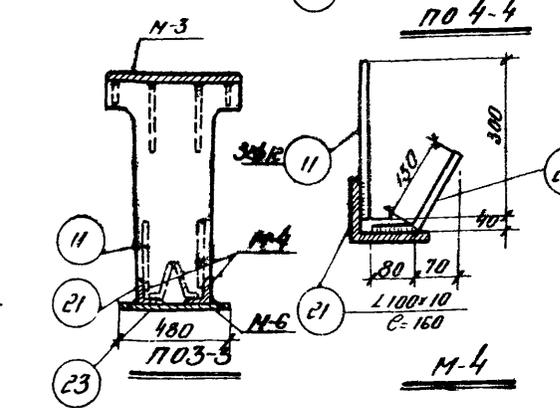
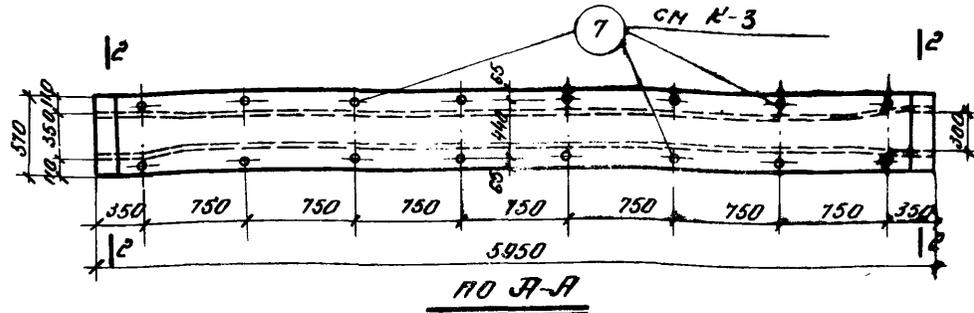
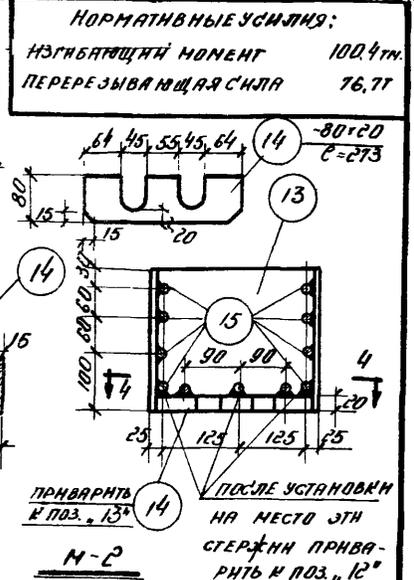
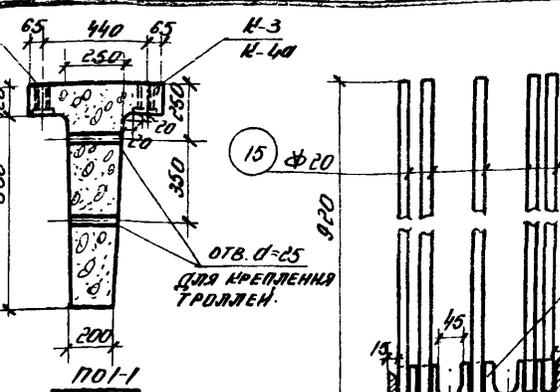
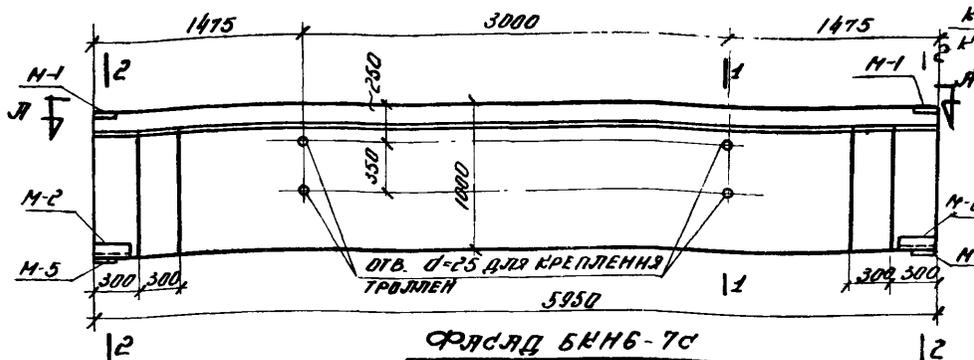
7. Полное усилие от натяжения нижней арматуры для создания предварительно напряжений равно 154,0 т, верхней арматуры 72,4 т.
8. При сборке стержней с плоскостью стального листа фланцевым швом ширину его принять равной 10 мм (см. эскиз 1). Швы впритык варить под слоем флюса (см. эскиз 2). Сварку производить электродами марки Э-42.
9. Разбивка крановых путей должна производиться точно, при которой смещение с оси подкрановой балки не превышает 20 мм. При смещении оси рельса с оси балки, превышающем 20 мм, следует исправить положение балки.
10. Конструкцию и крепление подкрановых путей см. на листах 34, 35, 36 и 38.
11. Конструкцию упора см. на листах 41, 42 (для кранов  $\Phi = 200 \text{ мм}$ , и 43, 44 (для кранов  $\Phi = 300 \text{ мм}$ ).
12. Крепление подкрановых балок к колоннам см на листе 46
13. Опалубные размеры, армирование и спецификацию арматуры см. на листах 22, 23 и 24



Эскиз 1

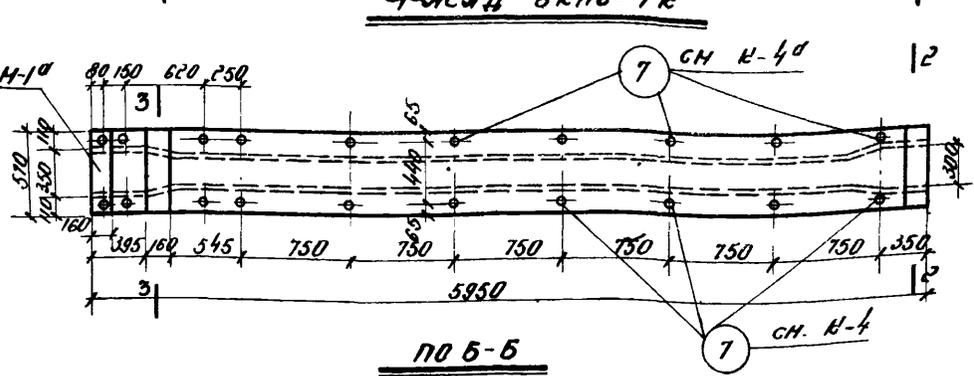


Эскиз 2.



**ПРИМЕЧАНИЕ.** ЖЕЛАЗОБЕТОННЫЕ СПЕЦИФИЧЕСКИЕ ЖАРМАТУРЫ И ОБЩИЕ ПРИМЕЧАНИЯ СМ. НА ЛИСТАХ 27, 28 И 29

РАСХОД МАТЕРИАЛОВ НА 1 БАЛКУ								ВЕС БАЛКИ Т
ТИП БАЛКИ	СОДЕРЖАНИЕ СТАЛИ В М <sup>3</sup> БЕТОНА	МАРКА БЕТОНА	БЕТОН М <sup>3</sup>	СТАЛИ М			ВСЕГО	
				СТАЛЬ 25ГС	СР.3 ПРОФИЛИРОВАННЫЕ ПОЛОСЫ	РАЗОВЫЕ ТРУБЫ		
БКНБ-7С	361	400	1.66	516,8	72,9	4,4	594,1	4,2
БКНБ-7К	378	400	1.66	523,7	94,6	5,3	623,8	4,2



ТД 1956г

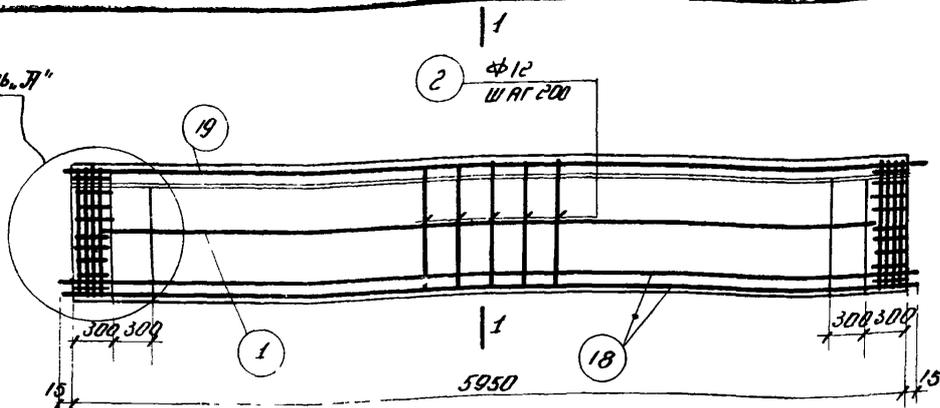
СБОРНЫЕ ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫЕ ПРЕДВАРИТЕЛЬНО-НАПРЯЖЕННЫЕ ПОДЪРЯНОВЫЕ БАЛКИ ПРОЛОТОМ БН

ПОДЪРЯНОВЫЕ БАЛКИ БКНБ-7С, 7К: ОПЛУТЧНЫЕ РАЗМЕРЫ И ЗАКЛАДНЫЕ ЧАСТИ.

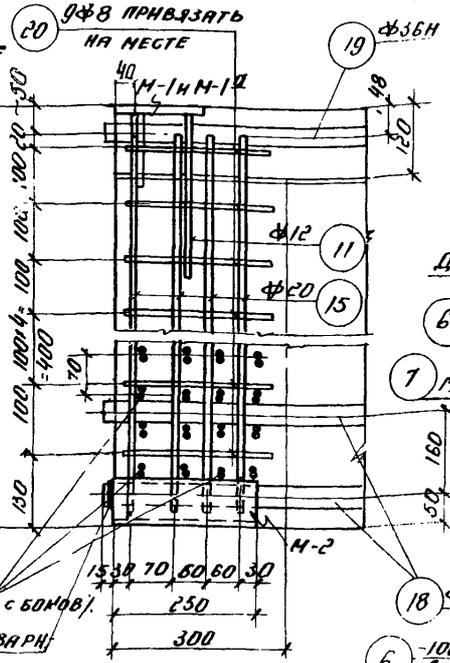
НЭ-01-04 В.И.П.1

ЛИСТ 26

ДЕТАЛЬ "А"



БМКБ - 7С; 7К

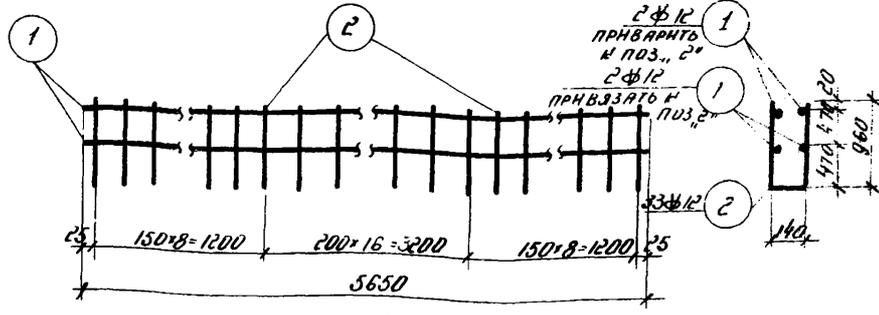
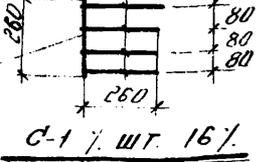


ПО 1-1

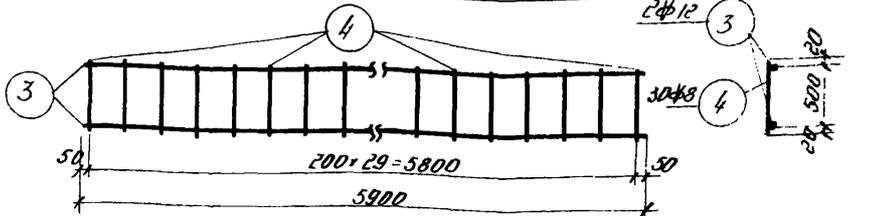
ПОЗИЦИЯ "14" ПРИВАРЕН  
ЗНАЕТСЯ К ПОЗ. "18"  
ПОСЛЕ ОТПУСКА И ОБРЕЗКИ  
АРМАТУРЫ

ДЕТАЛЬ "Я"

ПРИМЕЧАНИЕ: ОПАЛУБНЫЕ РАЗМЕРЫ, СПЕЦИФИКАЦИЮ АРМАТУРЫ И ОБЩИЕ ПРИМЕЧАНИЯ СМ. НА ЛИСТАХ 26, 28 И 29.

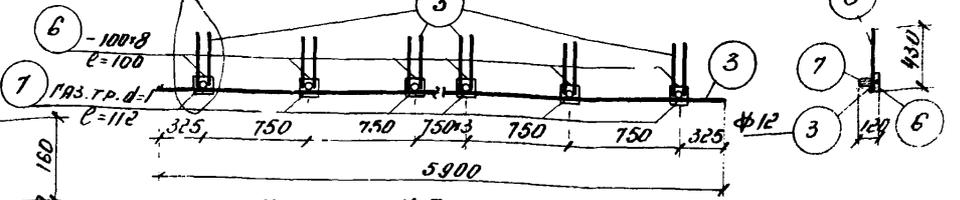


КАРКАС К-1 ШТ. 1/



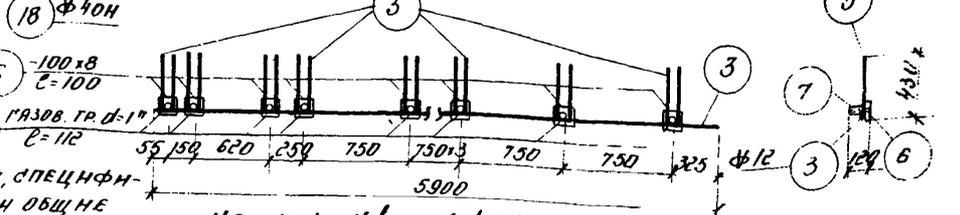
КАРКАС К-2 ШТ. 1/

ДЕТАЛЬ "Б"



КАРКАС К-3 ШТ. 2/

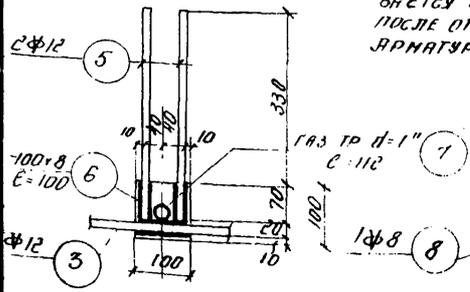
ДЛЯ БМКБ-7С



КАРКАСЫ К-4 И К-40 ШТ. 1+1/

ДЛЯ БМКБ-7К

У К-4 ЗЕРКАЛЕН К-4



ДЕТАЛЬ "Б"

ТД 1956 г	СБОРНЫЕ ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫЕ ПРЕДВАРИТЕЛЬНО-НАПРЯЖЕННЫЕ ПОДКРАНОВЫЕ БАЛКИ ПРОЛЕТОВ 6 М	КЗ-01-04 ВЫП.1
	ПОДКРАНОВЫЕ БАЛКИ БМКБ-7С; 7К. АРМИРОВАНИЕ.	ЛИСТ 27

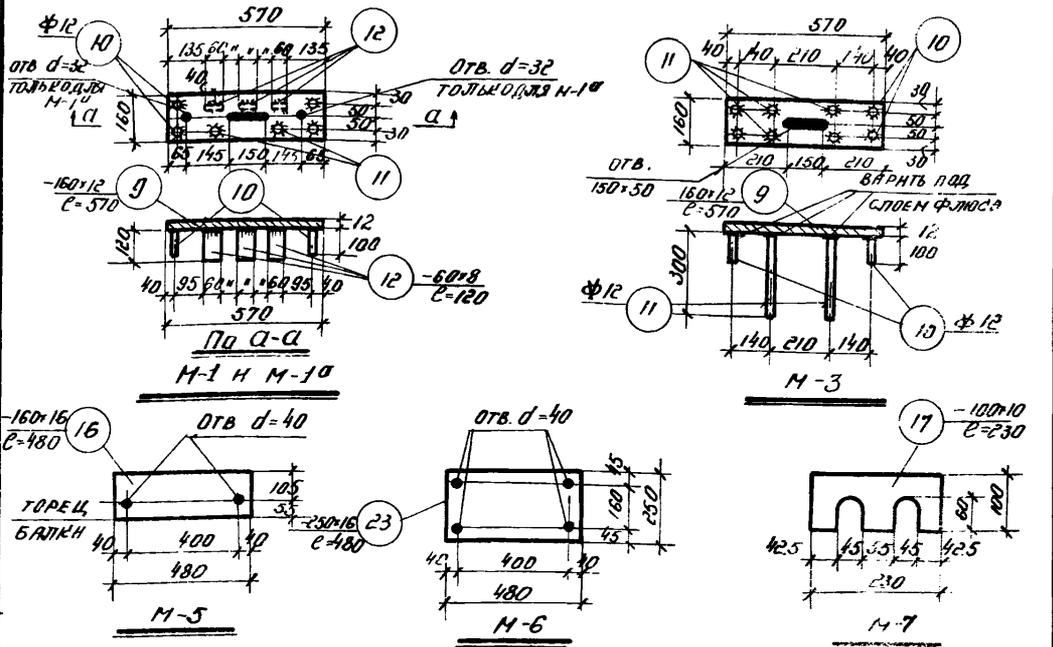
СПЕЦИФИКАЦИЯ АРМАТУРЫ НА 1 БАЛКУ

ТНП БАЛКА	КАРКАС ИЛИ ОТДЕЛЬН. СТЕНА	№№ ПОЗ	Э С Ч И З	КАЛИБР СТЕРЖ. ИЛИ	ДЛИНА ММ	КОЛ. ШТ. НА БАЛКУ	ОБЩАЯ		ВЕС В КГ	
							ДЛИНА М	ПОЗ.		
БКНБ-7С	/шт.1/	1	5650	Φ12	5650	4	22.6	20.1		
		2	360	Φ12	2060	33	68.0	60.5		
	/шт.1/	3	5400	Φ12	5900	2	11.8	10.5		
		4	340	Φ8	540	30	16.2	6.4		
	/шт.2/	5	СМ. К-2	400	Φ12	5900	2	11.8	10.5	
		6	- 100 × 8	-	100	16	1.6	10.0		
	/шт.16/	7	ГАЗОВЫЕ ТРУБЫ	1"	112	16	1.8	4.4		
		8	260	Φ8	260	80	20.8	8.2		
	/шт.2/	9	- 160 × 12	-	570	2	1.1	16.6		
		10	100	Φ12	100	8	0.8	0.7		
	/шт.2/	11	300	Φ12	300	4	1.2	1.1		
		12	- 60 × 8	-	120	6	0.7	2.6		
	/шт.2/	13	L 300	-	250	2	0.5	17.3		
		14	80 × 20	-	273	2	0.5	6.3		
	/шт.2/	15	920	Φ20	920	22	20.2	50.0		
		16	- 160 × 16	-	480	2	1.0	20.1		
ОТДЕЛЬНЫЕ СТЕРЖНИ	18	5980	Φ40H	5980	4	23.9	235.9			
	19	5980	Φ36H	5980	2	12.0	95.9			
	20	260	Φ8	790	18	14.2	5.6			
БКНБ-7К	/шт.1/	3	СМ. К-2	Φ12	5900	2	11.8	10.5		
		5	СМ. К-3	Φ12	400	40	16.0	14.2		
	/шт.1/	6	- 100 × 8	-	100	20	2.0	12.6		
		7	ГАЗОВЫЕ ТРУБЫ	1"	112	20	2.2	5.3		
	/шт.1/	9	- 160 × 12	-	570	1	0.6	9.0		
		10	СМ. М-1	Φ12	100	4	0.4	0.4		
	/шт.2/	11	"	Φ12	300	4	1.2	1.1		
		21	L 100 × 10	-	160	2	0.3	4.5		
	/шт.2/	22	80 / 150 70	Φ12	230	6	1.4	1.2		
		11	СМ. М-1	Φ12	300	6	1.8	1.6		
/шт.1/	16	- 160 × 16	-	480	1	0.5	10.0			
	23	- 250 × 16	-	480	1	0.5	15.7			
ПОБКНБ-7С: К-1; К-2; С-1; М-1; М-10; М-2;						ПОЗ 18, 19, 20	537.7			

ПРИМЕЧАНИЕ: НАРМН М-1 И М-10 ПО 1<sup>ОМ</sup> ШТ. МАРКА М-10 ОТЛИЧАЕТСЯ ОТ НАРМН М-1 ОТВЕРСТИЯМИ В ПОЗ. 9

ВЫБОРКА АРМАТУРЫ И ЗАКЛАДНЫХ ЧАСТЕЙ.

ТНП БАЛКА	СТАЛЬ НАРМН 25ГД					СТАЛЬ НАРМН СТ 3.					ПАРОВЫЕ ТРУБЫ И ТРУБЫ И"	ОБЩИЙ ВЕС КГ	
	Φ40H	Φ36H	Φ20	Φ12	Φ8	L 300	100×10	ПОЛОСОВАЯ					
								δ=20	δ=16	δ=12			
БКНБ-7С	235.9	95.9	50.0	114.8	20.2	17.3	-	6.3	20.1	16.6	12.6	4.4	594.1
БКНБ-7К	235.9	95.9	50.0	121.9	20.2	17.3	4.5	6.3	25.7	25.6	15.2	5.3	623.8



ПРИМЕЧАНИЕ: ОПАЛУБНЫЕ РАЗМЕРЫ, ЗАКЛАДНЫЕ ЧАСТИ, ЛАМПРОВЕР-  
ННЕ И ОБЩИЕ ПРИМЕЧАНИЯ СМ НА ЛИСТАХ 26, 27, 29.

УСЛОВНЫЕ ОБОЗНАЧЕНИЯ:

- ... СТЕРЖЕНЬ БЕЗ ПРЕДВАРИТЕЛЬНОГО НАПРЯЖЕНИЯ
- ... СТЕРЖЕНЬ ПРЕДВАРИТЕЛЬНО НАПРЯЖЕННЫЙ
- Φ... СТЕРЖЕНЬ ПЕРИОДИЧЕСКОГО ПРОФИЛЯ ИЗ СТАЛИ МАРКИ 25ГД.
- пфтн... n - ЧИСЛО СТЕРЖЕНЕЙ; m - РАСЧЕТНЫЙ ДИАМЕТР СТЕРЖНЯ;
- H - СИМВОЛ ПРЕДВАРИТЕЛЬНО НАПРЯЖЕНИЯ



СБОРНЫЕ ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫЕ ПРЕДВАРИТЕЛЬНО-  
НАПРЯЖЕННЫЕ ПОДКРЫШНЫЕ БАЛКИ ПРОЛЕТОМ 6 М  
ПОДКРЫШНЫЕ БАЛКИ: БКНБ-7С, 7К;  
СПЕЦИФИКАЦИЯ АРМАТУРЫ.

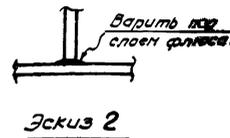
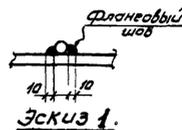
КЗ-01-04  
Вып. 1  
Лист 28

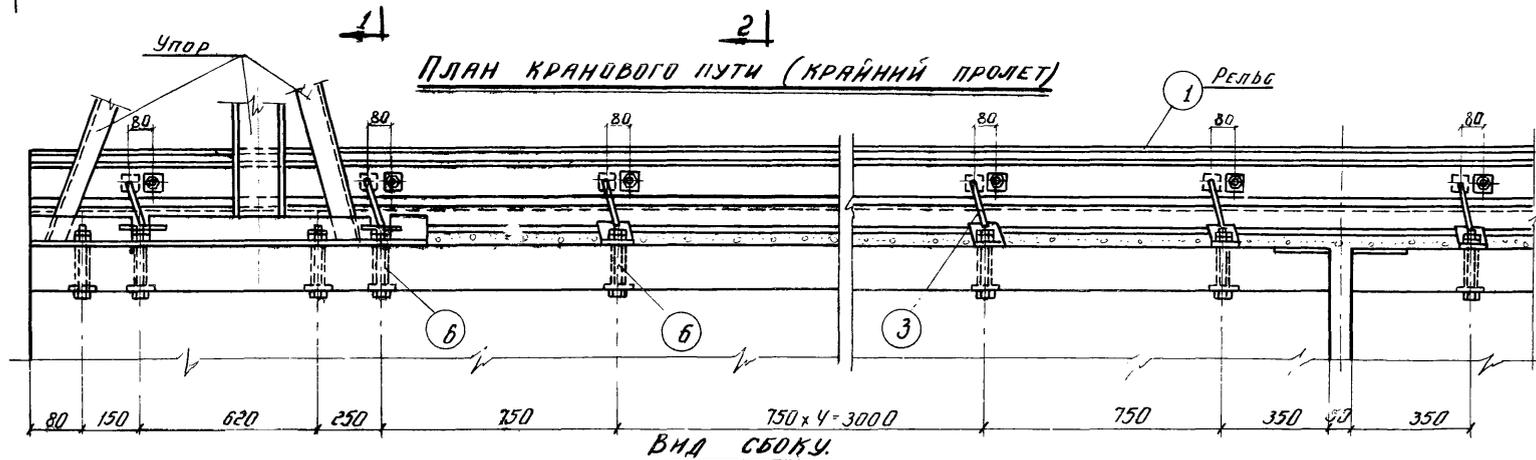
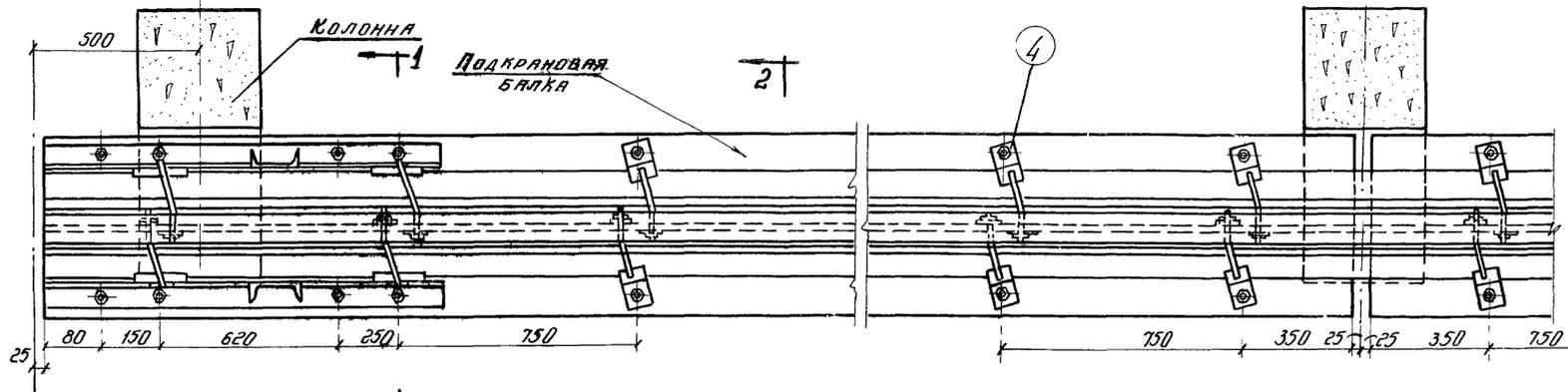
## Примечания:

1. Подкрановые балки БКНБ-7с; БКНБ-7к выполняются из предварительно-напряженного железобетона. Бетонирование балок производится на бетоне марки 400 жесткой консистенции. Рекомендуется применение быстротвердеющих цементов.  
Для ускорения процесса твердения бетона может быть применен подогрев; при этом разность температур бетона и окружающего воздуха не должна превышать 20°.
2. В качестве арматуры принята сталь низколегированная периодического профиля марки 25ГС (ГОСТ 7314-55) и сталь Ст.3 (ГОСТ 380-50).  
Стержни поз. „18“, „19“ из стали марки 25ГС подвераются калибровке путем вытяжки её на 2,5%; при этом напряжение в стали должно быть не ниже 4700 кг/см.<sup>2</sup>  
Предел текучести ее принят равным 5000 кг/см.<sup>2</sup>
3. Стержни поз. „18“ и „19“ после силобой калибровки подвергаются предварительному натяжению до напряжения  $\sigma_{ак} = 4500 \text{ кг/см}^2$ , после чего производится бетонирование балок.
4. Кубиковая прочность бетона  $R'$  к моменту передачи на него предварительных напряжений (отпуск предварительно-напряженной арматуры) не должна быть ниже 90% марки бетона, т.е.  $R' = 360$ .
5. Арматура балок изготавливается в виде сварных каркасов. Продольные предварительно-напряженные стержни прикрепляются к каркасам вязальной проволокой после установки их на место.
6. Расчет балок произведен по инструкции МСПТИ У-148-52. Коэффициенты запаса приняты: при проверке на изгиб  $K=1,8$  (по таблице 2 указанной инструкции с учетом при-

мечания 2 к этой таблице, допускающего снижение коэффициентов запаса на 10% при заводском изготовлении балок с проверкой прочности образцов, отбираемых от каждой партии); при проверке на трещиностойчивость —  $K_{тр} = 1,2$ . Расчет поперечной арматуры произведен по СН и П и ТУ 123-55.

7. Полное усилие от натяжения нижней арматуры для сдания предварительных напряжений равно 226,0 т, верхней арматуры — 91,6 т.
8. При сварке стержней с плоскостью стального листа фланге выт швом ширину его принять равной 10 мм (см. эскиз 1). Швы впритык варить под слоем флюса (см. эскиз 2). Сварку производить электродами марки Э-42.
9. Разбивка крановых путей должна производиться с точностью, при которой смещение с оси подкрановой балки не превышает 20 мм. При смещении оси рельса с оси балки, превышающем 20 мм, следует исправить положение балки.
10. Конструкцию и крепления подкрановых путей см. на листах 34, 35, 36 и 38.
11. Конструкцию упора см. на листах 43, 44.
12. Крепление подкрановых балок к каланнам см. на листе 48.
13. Опалубные размеры, армирование и спецификацию арматуры см. на листах 26, 27 и 28.





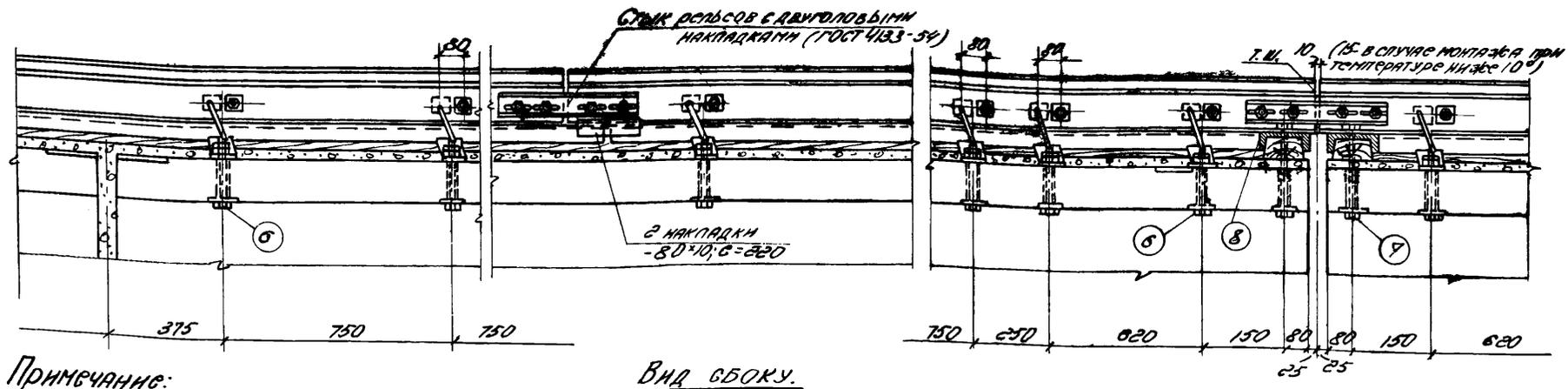
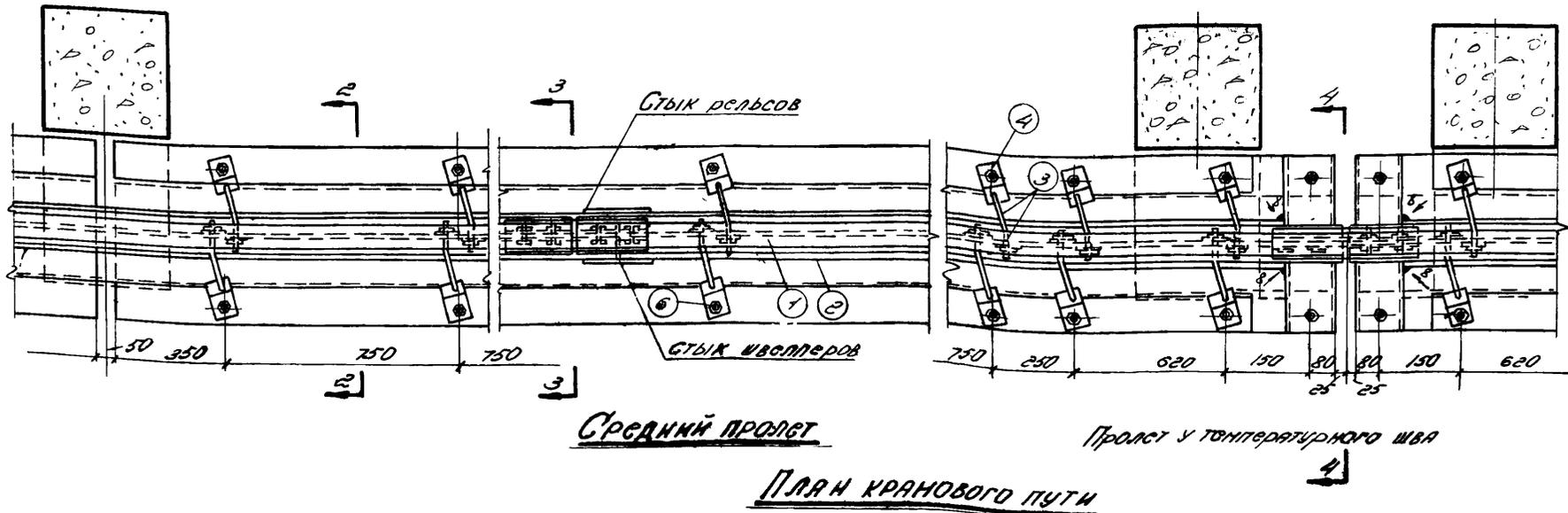
**ПРИМЕЧАНИЯ:**

1. Сечения по 1-1, по 2-2 и ДЕТАЛИ КРЕПЛЕНИЯ ПОДКРАНОВЫХ РЕЛЬСОВ К БАЛКАМ см. на листе 32.
2. Указания по монтажу пути и спецификацию смодетреть на листе 33.

ТД  
1956г.

СБОРНЫЕ ЖЕЛЕЗБЕТОННЫЕ ПРЕДВАРИТЕЛЬНО-НАПРЯЖЕННЫЕ ПОДКРАНОВЫЕ БАЛКИ ПРОЛЕТОВ 6м.  
КРЕПЛЕНИЕ РЕЛЬСОВ К ПОДКРАНОВЫМ БАЛКАМ  
БКНБ-1К; БКНБ-2К и БКНБ-3К

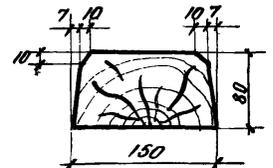
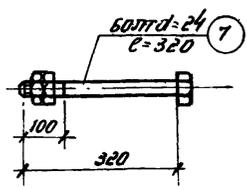
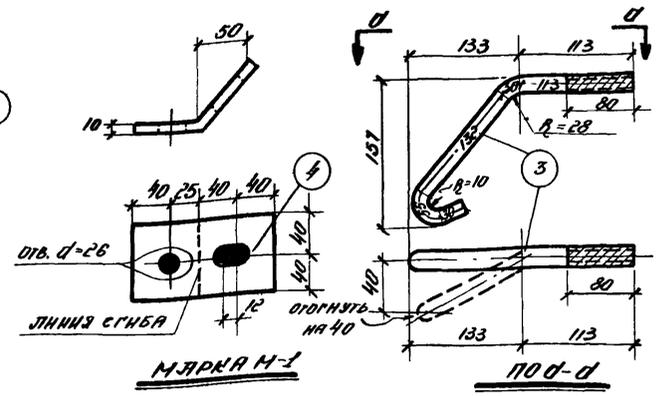
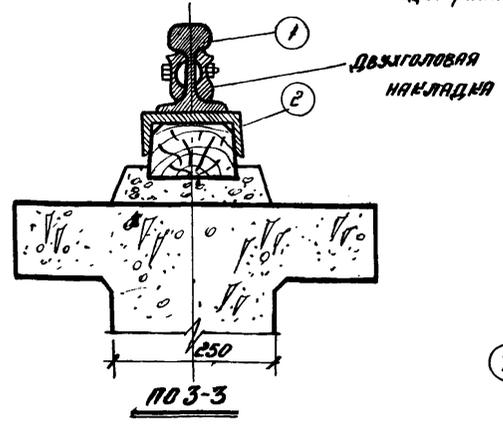
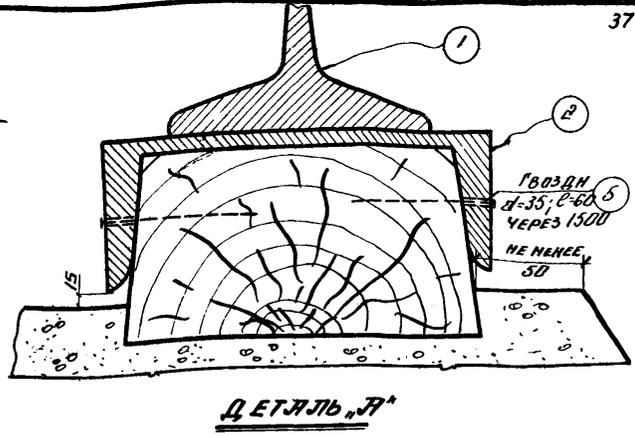
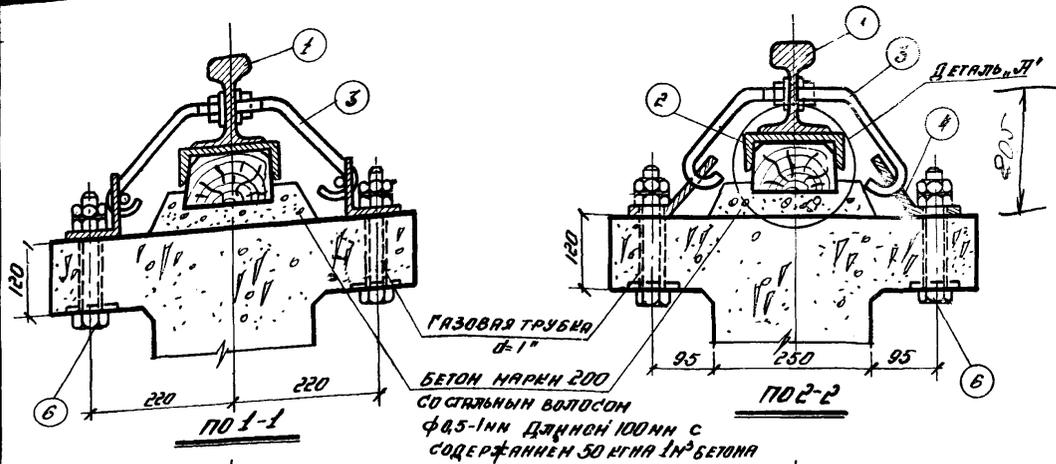
КЭ-01-04  
выпуск - 1  
Лист 30



Примечание:

1. Сечения по 2-2, по 3-3, по 4-4 и детали крепления подкрановых рельсов к балкам см. на листе 32.
2. Указания по монтажу пути и спецификацию см. на листе 33.
3. Железнодорожные накладки и болты к ним принимать по типу МПС.

	Сварные железобетонные предварительно-натяжные подкрановые блоки пролетом 6 м.	КЭ-01-04
	Крепление рельсов к подкрановым балкам БКНБ-1С, 2С, 3С и БКНБ-1К, 2К, 3К (у температур. шва)	Вып. 1
		Лист 31

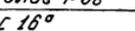


**ДЕРЕВЯННЫЙ БРУС**  
150x80

**ПРИМЕЧАНИЯ:** 1. ПЛАН И ВИД СБОКУ КРЕПЛЕНИЯ ПОДКРАНОВЫХ РЕЛЬСОВ И БАЛКАМ СМ ЛИСТЫ 30 И 31  
2. УКАЗАНИЯ ПО МОНТАЖУ И СПЕЦИФИКАЦИЮ СМ. НА ЛИСТЕ 33.

ТД 1956 г	СБОРНЫЕ ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫЕ ПРЕДВАРИТЕЛЬНО-НАПРЯЖЕННЫЕ ПОДКРАНОВЫЕ БАЛКИ ПРОЛОТОМ БМ.	КЭ-01-04 Вып-1
	КРЕПЛЕНИЕ РЕЛЬСОВ К ПОДКРАНОВЫМ БАЛКАМ БКНБ-1С, 1В, БКНБ-2С, 2К; БКНБ-3С, 3К ДЕТАЛИ КРЕПЛЕНИЯ.	ЛИСТ 32

### Спецификация на один пролет

Пролет	Марка	№ пз.	Сечение	Длина мм	Кол-во шт.	Вес кг		
						Пз.	Марки	Длины
Крайний	М-1	1	Рельс Р38	6000	1	230,5	230,5	382,1
		2	Г 16°	6000	1	103,4	103,4	
		3	 φ 18	360	16	0,81	13,0	
		4	-80×10	145	12	0,93	11,2	
		5	Гвозди d=3,5	60	10	0,004	0,04	
		6	Болт d=24с 2 <sup>нн</sup> гайками	220	20	1,2	24,0	
Средний	М-1	1	Рельс Р38	6000	1	230,5	230,5	381,0
		2	Г 16°	6000	1	103,4	103,4	
		3	 φ 18	360	16	0,81	13,0	
		4	-80×10	145	12	0,93	14,9	
		5	Гвозди d=3,5	60	10	0,004	0,04	
		6	Болт d=24с 2 <sup>нн</sup> гайками	220	16	1,2	19,2	
У температурного шва	М-1	1	Рельс Р38	5935	1	230,3	230,3	396,4
		2	Г 16°	5915	1	100,2	100,2	
		3	 φ 18	360	18	0,81	14,6	
		4	-80×10	145	18	0,93	16,7	
		5	Гвозди d=3,5	60	10	0,004	0,04	
		6	Болт d=24с 2 <sup>нн</sup> гайками	220	18	1,20	21,6	
		7	Болт d=24с 2 <sup>нн</sup> гайками	320	2	1,6	3,2	
		8	Г 16°	570	1	9,80	9,8	

### Указания по монтажу пути

Монтаж кранового пути производится в следующем порядке:

Сначала устанавливаются пакеты, состоящие из швеллера и деревянного бруса. Деревянный брус должен быть плотно прижат к внутренней поверхности швеллера и закреплен гвоздями. Деревянные брусья вытаскиваются из осмы с влажностью до 15% и должны быть антисептированы. Нижняя часть бруса, соприкасающаяся с бетоном подкладки, перед укладкой должна быть смазана битумом.

Укладки пакета (швеллера с деревянным брусом) производится на временные подкладки точно по оси кранового пути.

После укладки пакета устанавливается рельс на швеллер и производится предварительное крепление рельса к подкрановой балке посредством детали М-1, крючков ③ и болтов ⑥ с выверкой рельса по вертикали.

После этого производится устройство бетонного слоя из бетона марки 200 на мелком щебне (крупностью не более 7мм) с стальным волосом ф 0,5-1,0мм длиной ~ 100мм с содержанием 30 кг на 1 м<sup>3</sup> бетона.

Временные подкладки после бетонирования следует обязательно удалить и эти места тщательно залить бетоном.

После устройства бетонного слоя производится окончательная выверка рельса по горизонтали.

### Примечания:

1. Стойковые накладки в спецификацию не включены.
2. Конструкция путей см. на листах 30,31 и 32.

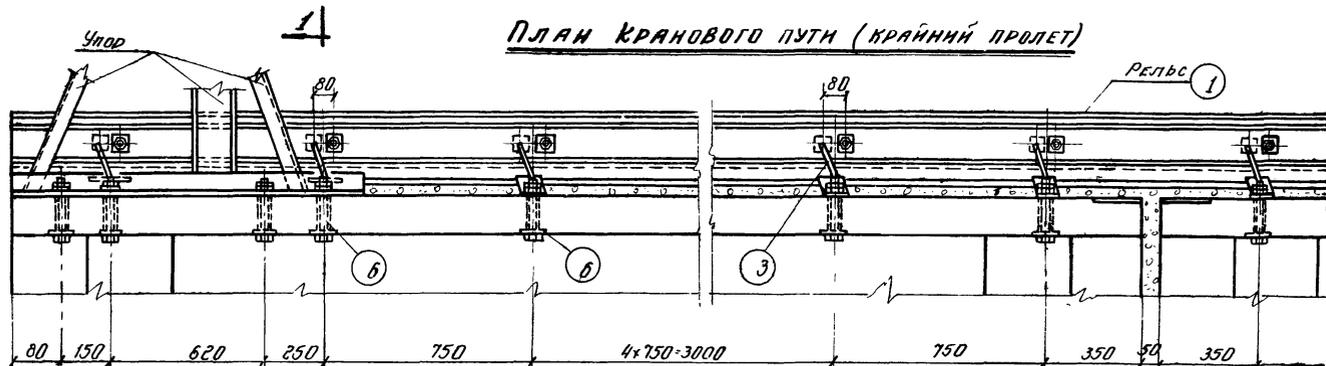
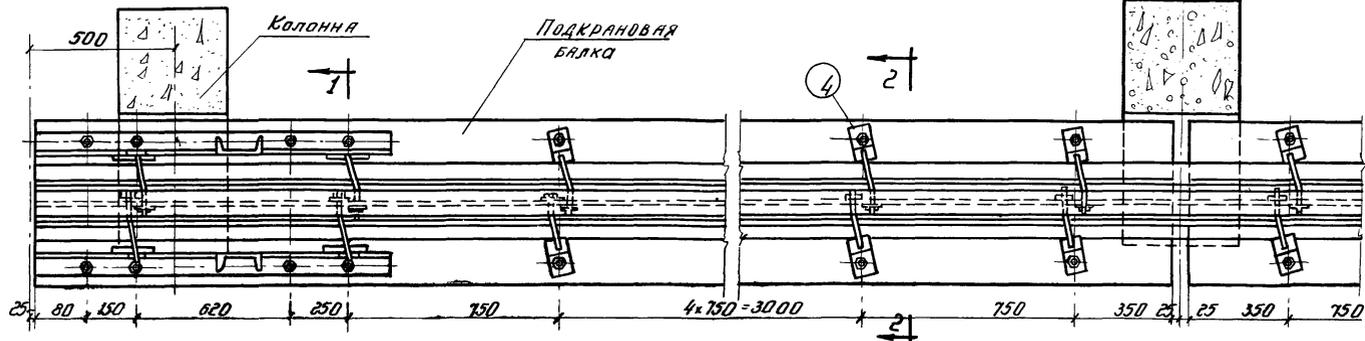
### Спецификация древесины на 1 пролет

Пролет	Сечение		Длина мм	Объем м <sup>3</sup>
	мм	мм		
Крайний	80	150	6000	0,072
Средний	80	150	6000	0,072
У температурного шва	80	150	6400	0,077

ТД  
1956 г.

Старое железобетонное предварительно напряженное подкрановое балки пролетом 6м.  
Спецификация и указания по монтажу пути по балкам БКНБ-1а, 1к, БКНБ-2а, 2к, БКНБ-3а, 3к.

НЗ-01-04  
Вып. 1  
Лист 33



Вид сбоку

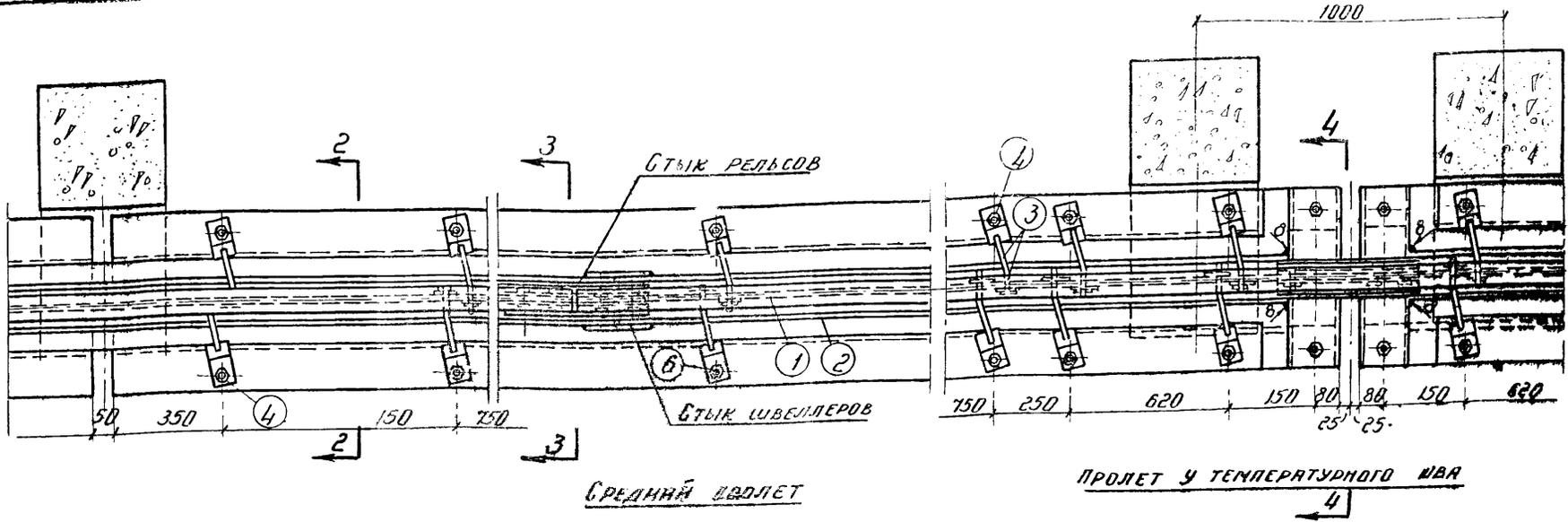
ПРИМЕЧАНИЯ:

1. Сечения по 1-1, по 2-2 и детали крепления подкрановых рельсов к балкам см. на листе 36
2. Указания по монтажу пути и спецификацию смотреть на листе 37 для балок БКНБ-4К и 5К и на листе 38 для балок БКНБ-6К и 7К

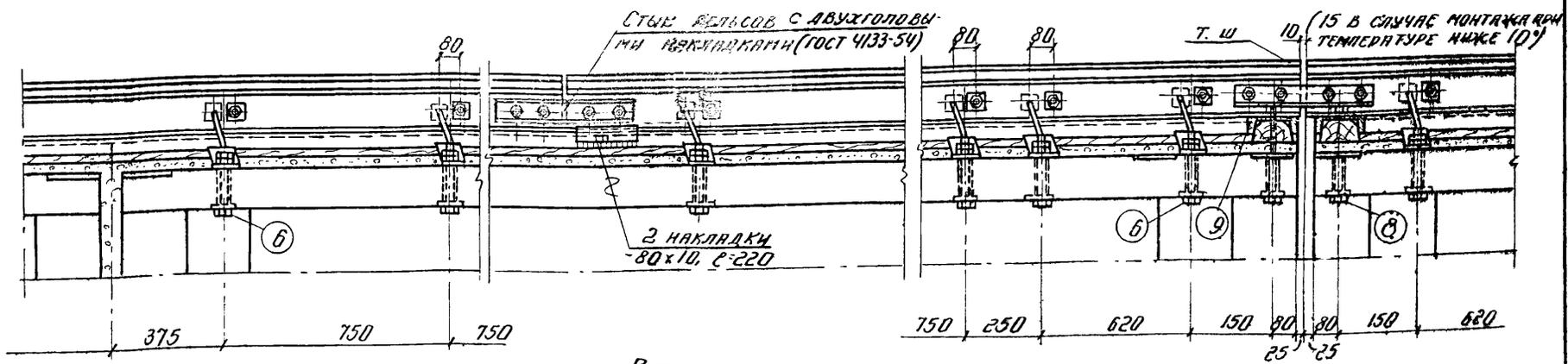
ТД  
1956г

СВЯЗНЫЕ ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫЕ ПРЕДВАРИТЕЛЬНО-НАПРЯЖЕННЫЕ ПОДКРАНОВЫЕ БАЛКИ ПРОЛОТОМ 6м  
КРЕПЛЕНИЕ РЕЛЬСОВ К ПОДКРАНОВЫМ БАЛКАМ:  
БКНБ-4К, БКНБ-5К, БКНБ-6К; БКНБ-7К.

КЭ-01-04  
Выпуск 1  
Лист 34



ПЛАН КРАНОВОГО ПУТИ

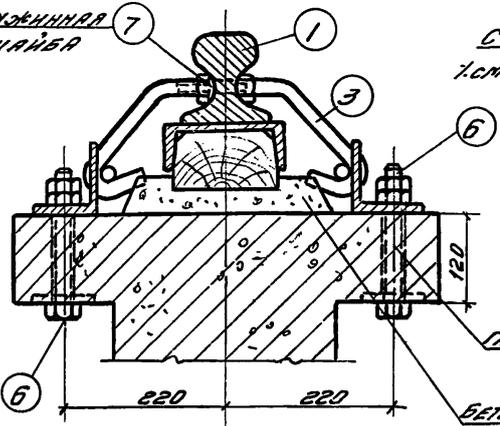


**ПРИМЕЧАНИЯ**

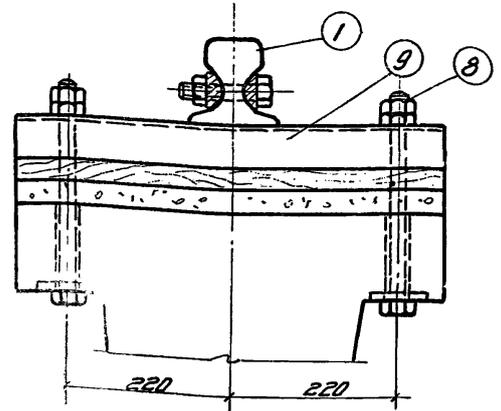
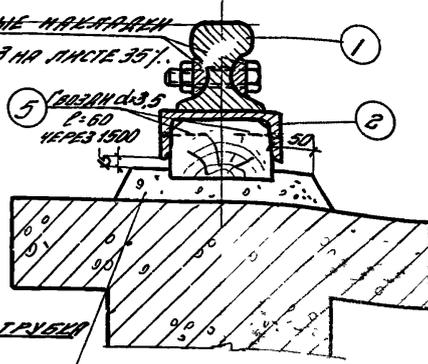
1. Сечения по 2-2, по 3-3, по 4-4 и деталь крепления подкрановых рельсов к балкам см. на листе 36.
2. Указания по монтажу пути и спецификацию см. на листе 37- для балок БКНБ-4С, 5С и на листе 38- для балок БКНБ-6С, 7С.
3. Железнодорожные накладки и болты к ним принимать по типу МПС. При рельсе КР70 сечение накладок см. на листе 36

ТД 1956 г	СБОРНЫЕ ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫЕ ПРЕДВАРИТЕЛЬНО-НАПРЯЖЕННЫЕ ПОДКРАНОВЫЕ БАЛКИ ПРОЛЕТОМ 6 м.	К 3-04-04 вып. 1
	КРЕПЛЕНИЯ РЕЛЬСОВ К ПОДКРАНОВЫМ БАЛКАМ БКНБ-4С, 5С, 6С, 7С и БКНБ-4К, 5К, 6К и 7К (У ТЕМП. ШВА)	Лист 35

ПРУЖИННАЯ ШАЙБА



СТЫКОВЫЕ НАКЛАДКИ  
1 см. прим. 3 на листе 35!

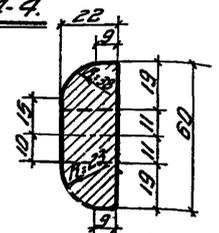
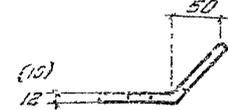
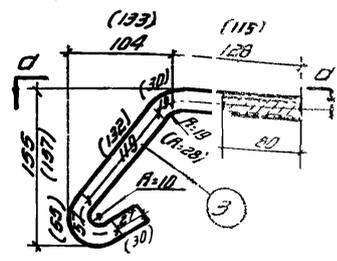
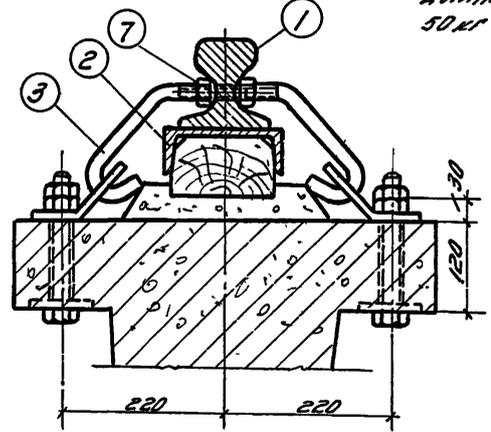


по 1-1

по 3-3

по 4-4

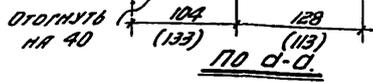
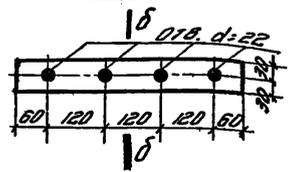
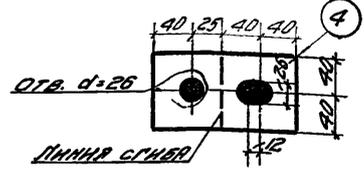
с стальной проволокой  $\phi 0,5-1,0$  мм  
длинной 100 мм с содержанием  
50 кг на  $1 \text{ м}^3$  бетона.



по б-б

по 2-2

по д-д



отв.  $d=26$

линия сгиба

МАРКА М-1

СТЫКОВАЯ НАКЛАДКА  
для рельса КР-70

1. Размеры в скобках при резке РАЗ!

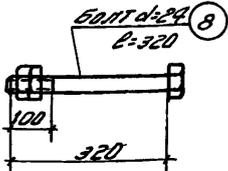
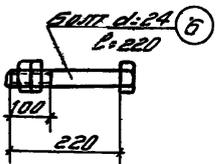
1 см. прим. 3 на листе 35!

ПРИМЕЧАНИЯ:

1. План и вид сбоку крепления подкрановых рельсов к балкам см. на листах 34 и 35.
2. Указания по монтажу и спецификации см. на листах 37 и 38.

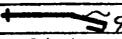
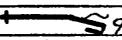
ДЕРЕВЯННЫЙ БРУС

150x80



ТД 1956 г.	СБОРНЫЕ ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫЕ ПРЕДВАРИТЕЛЬНО-НАПРЯЖЕННЫЕ ПОДКРАНОВЫЕ БАЛКИ ПРОЛЕТОМ 6 м КРЕПЛЕНИЕ РЕЛЬСОВ К ПОДКРАНОВЫМ БАЛКАМ:	КЭ-01-04 Вып. 1
	БШНБ-4С, 4К; БШНБ-5С, 5К; БШНБ-6С, 6К; БШНБ-7С, 7К.	Лист 36

# СПЕЦИФИКАЦИЯ НА ОДНН ПРОЛЕТ

ПРОЛЕТ	МАРКА	№ ПОЗ.	СЕЧЕНИЕ	ДЛИНА мм	КОЛ- ЧЕСТВО шт.	ВЕС, кг		
						МАРКА	ОБЪЕМ	
КРАЙНИЙ		1	Рельс Р43	6000	1	2617	2617	413,3
		2	Г16 <sup>д</sup>	6000	1	1034	1034	
		3	 φ18	360	16	0.81	13.0	
	М-1	4	-80×10	145	12	0.93	11.2	
		5	Гвозди d=3.5	60	10	0.004	0.04	
		6	Болт d=24 с 2 гайками	220	20	1.2	24.0	
СРЕДНИЙ		1	Рельс Р43	6000	1	2617	2617	412.2
		2	Г16 <sup>д</sup>	6000	1	1034	1034	
		3	 φ18	360	16	0.81	13.0	
	М-1	4	-80×10	145	16	0.93	14.9	
		5	Гвозди d=3.5	60	10	0.004	0.04	
		6	Болт d=24 с 2 гайками	220	16	1.20	19.2	
УТЕНПЕРАТУРНОГО ШВА		1	Рельс Р43	5995	1	2615	2615	427.6
		2	Г16 <sup>д</sup>	5816	1	100.2	100.2	
		3	 φ18	360	18	0.81	14.6	
	М-1	4	-80×10	145	18	0.93	16.7	
		5	Гвозди d=3.5	60	10	0.004	0.04	
		6	Болты d=24 с 2 гайками	220	18	1.2	21.6	
		7	Болты d=24 с 2 гайками	320	2	1.6	3.2	
		8	Г16 <sup>д</sup>	570	1	9.80	9.8	

## УКАЗАНИЯ ПО МОНТАЖУ ПУТИ

МОНТАЖ КРАНОВОГО ПУТИ ПРОИЗВОДИТСЯ В СЛЕДУЮЩЕМ ПОРЯДКЕ:  
 Сначала устанавливаются пакеты, состоящие из швеллера и деревянного бруса. Деревянный брус должен быть плотно пригнан к внутренней поверхности швеллера и закреплен гвоздями. Деревянные брусья выполняются из бука или дуба с влажностью до 15% и должны быть антисептированы. Нижняя часть бруса, соприкасающаяся с бетоном подливки, перед укладкой должна быть смазана битумом.  
 Укладка пакета (швеллера с деревянным бруском) производится на временные подкладки точно по оси кранового пути.  
 После укладки пакета устанавливается рельс на швеллер и производится предварительное крепление рельса к подкрановой балке посредством деталей М-1, крюков (3) и болтов (6) с выверкой рельса по вертикали.  
 После этого производится устройство бетонного слоя из бетона марки 200 на нежном щебне (крупностью не более 7мм) со стальными волосом φ03-10мм длиной ≈ 100мм с содержанием 50 кг на 1м<sup>3</sup> бетона.  
 Временные подкладки после бетонирования следует обязательно удалить и эти места тщательно залить бетоном.  
 После устройства бетонного слоя производится окончательная выверка рельса по горизонтали.

### ПРИМЕЧАНИЯ:

1. Стыковые накладки в спецификации не включены.
2. Конструкцию пути см. на листах 34, 35, 36.

### СПЕЦИФИКАЦИЯ ДРЕВЕСИНЫ НА ОДНН ПРОЛЕТ.

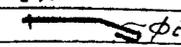
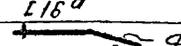
ПРОЛЕТ	СЕЧЕНИЕ	ДЛИНА мм	ОБЪЕМ м <sup>3</sup>
КРАЙНИЙ	80×150	6000	0.072
СРЕДНИЙ	80×150	6000	0.072
УТЕНПЕРАТУРНОГО ШВА	80×150	6400	0.077

**ТД**  
1956 г.

СБОРНЫЕ ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫЕ ПРЕДВАРИТЕЛЬНО-НАПРЯЖЕННЫЕ ПОДКРАНОВЫЕ БАЛКИ ПРОЛЕТОВ 8 м.  
 СПЕЦИФИКАЦИЯ И УКАЗАНИЯ ПО МОНТАЖУ ПУТИ ПО БАЛКАМ БКНБ-4с, 4к, БКНБ-5с, 5к

КЭ-01-04  
Вып.-1  
Лист 37

СПЕЦИФИКАЦИЯ НА ОДНН ПРОЛЕТ

ПРОЛЕТ	НАРМН	№ ПОЗ.	СЕЧЕНИЕ	ДЛИНА МН	КОЛ-ВО ШТ.	ВЕС КГ.		
						ПОЗ	МАРКА	
КРАЙНИЙ	Н-1	1	РЕЛЬС КР 70	6000	1	316,2	316,2	472,1
		2	Г 16 <sup>д</sup>	6000	1	103,4	103,4	
		3	 Ф20	350	16	0,94	15,0	
		4	- 80x12	145	12	1,09	13,1	
		5	ГВОЗДИ d=3,5	60	10	0,004	0,04	
		6	БОЛТЫ d=24 с 2 <sup>нз</sup> ГАЙКАМИ	220	20	1,2	24,0	
		7	ПРЯЖИНАЯ ШАЙБА ОСТ 28042d=33	—	16	0,023	0,37	
СРЕДНИЙ	Н-1	1	РЕЛЬС КР 70	6000	1	316,2	316,2	471,6
		2	Г 16 <sup>д</sup>	6000	1	103,4	103,4	
		3	 Ф20	350	16	0,94	15,0	
		4	- 80x12	145	16	1,09	17,4	
		5	ГВОЗДИ d=3,5	60	10	0,004	0,04	
		6	БОЛТ d=24 с 2 <sup>нз</sup> ГАЙКАМИ	220	16	1,2	19,2	
		7	ПРЯЖИНАЯ ШАЙБА ОСТ 28042d=33	—	16	0,023	0,37	
У ТЕМПЕРАТУРНОГО ШВА	Н-1	1	РЕЛЬС КР 70	5995	1	315,9	315,9	487,7
		2	Г 16 <sup>д</sup>	5815	1	100,2	100,2	
		3	 Ф20	350	18	0,94	16,9	
		4	- 80x12	145	18	1,09	19,6	
		5	ГВОЗДИ d=3,5	60	10	0,004	0,04	
		6	БОЛТ d=24 с 2 <sup>нз</sup> ГАЙКАМИ	220	18	1,20	21,6	
		7	ПРЯЖИНАЯ ШАЙБА ОСТ 28042d=33	—	18	0,023	0,41	
		8	БОЛТ d=24 с 2 <sup>нз</sup> ГАЙКАМИ	320	2	1,60	3,2	
		9	Г 16 <sup>д</sup>	570	1	9,80	9,8	

УКАЗАНИЯ ПО МОНТАЖУ ПУТИ.

МОНТАЖ КРАНОВОГО ПУТИ ПРОИЗВОДИТСЯ В СЛЕДУЮЩЕМ ПОРЯДКЕ:  
 СНАЧАЛА УСТАНОВЛИВАЮТСЯ ПАКЕТЫ, СОСТОЯЩИЕ ИЗ ШВЕЛЛЕРА И ДЕРЕВЯННОГО БРУСА. ДЕРЕВЯННЫЙ БРУС ДОЛЖЕН БЫТЬ ПЛОТНО ПРИГНАН К ВНУТРЕННЕЙ ПОВЕРХНОСТИ ШВЕЛЛЕРА И ЗАКРЕПЛЕН ГВОЗДАМИ. ДЕРЕВЯННЫЕ БРУСЫ ВЫПОЛНЯЮТСЯ ИЗ ДУБА С ВЛАЖНОСТЬЮ ДО 15% И ДОЛЖНЫ БЫТЬ АНТИСЕПТИРОВАНЫ. НИЖНЯЯ ЧАСТЬ БРУСА, СОПРЯКАЮЩАЯСЯ С БЕТОНОМ ПОДЛИВКИ, ПЕРЕД УКЛАДКОЙ ДОЛЖНА БЫТЬ СМАЗАНА БИТУМОМ.

УКЛАДКА ПАКЕТА (ШВЕЛЛЕРА С ДЕРЕВЯННЫМ БРУСОМ) ПРОИЗВОДИТСЯ НА ВРЕМЕННЫЕ ПОДКЛАДКИ ТОЧНО ПО ОСИ КРАНОВОГО ПУТИ.

ПОСЛЕ УКЛАДКИ ПАКЕТА УСТАНОВЛИВАЕТСЯ РЕЛЬС НА ШВЕЛЛЕР И ПРОИЗВОДИТСЯ ПРЕДВАРИТЕЛЬНОЕ КРЕПЛЕНИЕ РЕЛЬСА К ПОДКРАНОВОЙ БАЛКЕ ПОСРЕДСТВОМ ДЕТАЛЕЙ М-1, КРЮКОВ "З" И БОЛТОВ "Б" С ВЫВЕРКОЙ РЕЛЬСА ПО ВЕРТИКАЛИ. ПОСЛЕ ЭТОГО ПРОИЗВОДИТСЯ УСТРОЙСТВО БЕТОННОГО СЛОЯ ИЗ БЕТОНА НАРМН 200 НА НЕЖКОМ ЩЕБНЕ (КРУПНОСТЬЮ НЕ БОЛЕЕ 7мм) СО СТАЛЬНЫМ ВОЛОСКОМ Ф 05-10 мм ДЛИНОЙ С 100 мм С СОДЕРЖАНИЕМ 50кг НА 1 м<sup>3</sup> БЕТОНА.

ВРЕМЕННЫЕ ПОДКЛАДКИ ПОСЛЕ БЕТОНИРОВАНИЯ СЛЕДУЕТ ОБЯЗАТЕЛЬНО УДАЛИТЬ И ЭТИ МЕСТА ТЩАТЕЛЬНО ЗАЛТЬ БЕТОНОМ. ПОСЛЕ УСТРОЙСТВА БЕТОННОГО СЛОЯ ПРОИЗВОДИТСЯ ОКОНЧАТЕЛЬНАЯ ВЫВЕРКА РЕЛЬСА ПО ГОРИЗОНТАЛИ.

ПРИМЕЧАНИЯ:

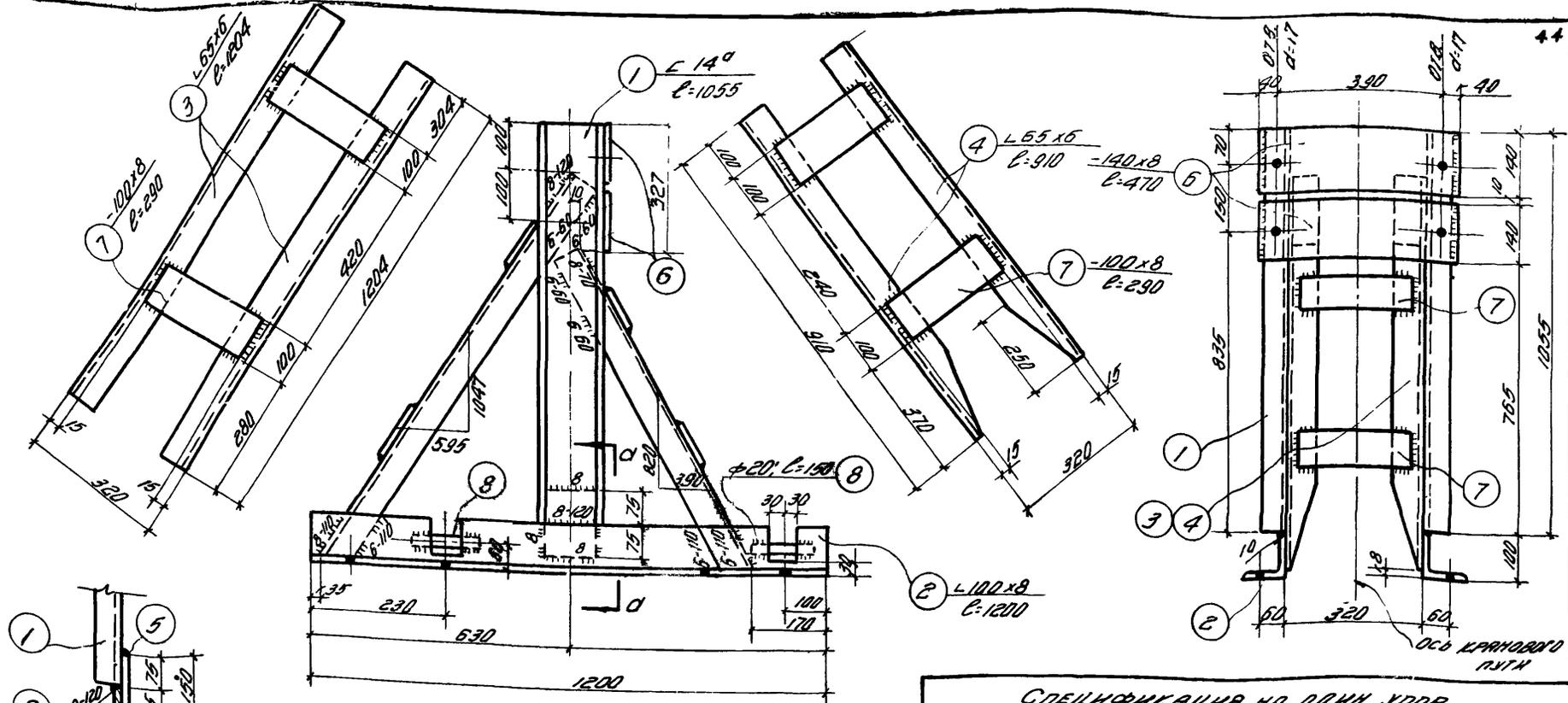
1. СТЫКОВЫЕ НАКЛАДКИ В СПЕЦИФИКАЦИЮ НЕ ВКЛЮЧЕНЫ.
2. КОНСТРУКЦИЮ ПУТЕЙ СМ. НА ЛИСТАХ 34, 35; И 36.

СПЕЦИФИКАЦИЯ ДРЕВЕСИНЫ НА ОДНН ПРОЛЕТ

ПРОЛЕТ	СЕЧЕНИЕ	ДЛИНА МН	ОБЪЕМ М <sup>3</sup>
КРАЙНИЙ	80x150	6000	0,072
СРЕДНИЙ	80x150	6000	0,072
У ТЕМПЕРАТУРНОГО ШВА	80x150	6400	0,077

535

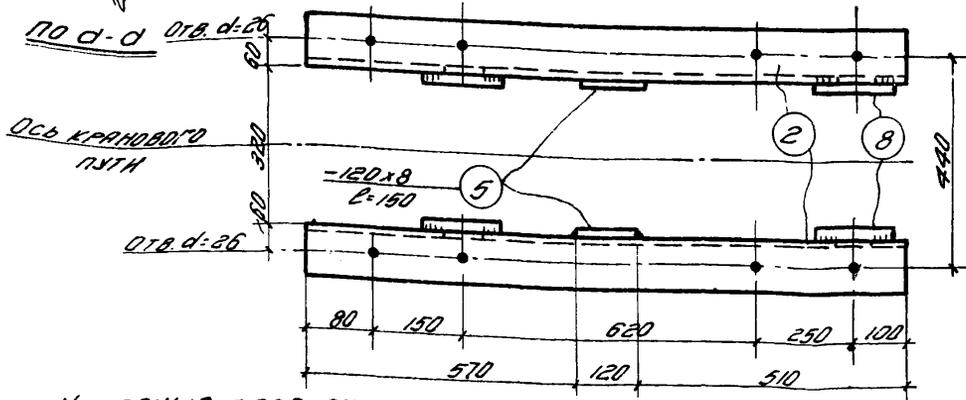
ТД 1956 г	СБОРНЫЕ ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫЕ ПРЕДВАРИТЕЛЬНО-НАПРЯЖЕННЫЕ ПОДКРАНОВЫЕ БАЛКИ ПРОЛЕТОВ Бм	КЭ-01-04 ВЫП-1
	СПЕЦИФИКАЦИЯ И УКАЗАНИЯ ПО МОНТАЖУ ПУТИ ПО БАЛКАМ БМНБ-6с, 6м, БМНБ-7с, 7м	Лист 38



**СПЕЦИФИКАЦИЯ НА ОДНИ УГОР**  
**СТАЛЬ МАРКИ СТ. 3.**

№ ПОЗ.	СЕЧЕНИЕ	ДЛИНА мм	КОЛ-ВО ШТ.	ВЕС кг.	
				ПОЗ.	УГОРА
1	Л 14°	1055	2	30,8	104,8
2	Л 100x8	1200	2	29,5	
3	Л 65x6	1204	2	14,3	
4	Л 65x6	910	2	10,8	
5	-120x8	150	2	2,3	
6	-140x8	470	2	8,3	
7	-100x8	290	4	7,3	
8	φ 20	150	4	1,5	

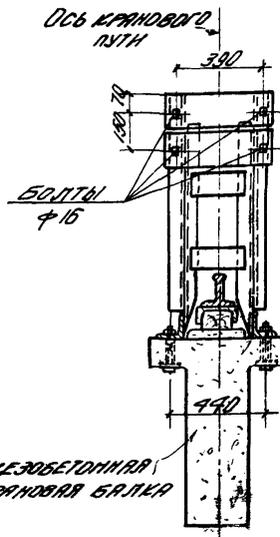
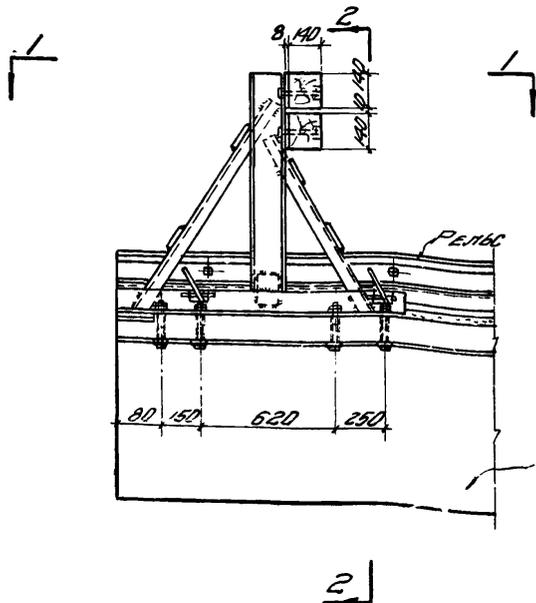
**ПРИМЕЧАНИЯ:**  
 1. СВАРКА ШВОВ ВЫПОЛНЯЕТСЯ ЭЛЕКТРОДАММ МАРКИ Э42  
 2. ВСЕ НЕОБЪЯВЛЕННЫЕ ШВЫ h=6 мм.



**УСЛОВНЫЕ ОБОЗНАЧЕНИЯ:**

- СВАРНОЙ ШОВ.
- ОТВЕРСТИЕ.

<b>ТД</b> 1956 г.	СБОРНЫЕ ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫЕ ПРЕДВАРИТЕЛЬНО-НАПРЯЖЕННЫЕ ПОДДЕРЖИВАЮЩИЕ БАЛКИ ПРОЛЕТОМ 5 м.	КЭ-01-04 Вып. 1 Лист 39
	УГОР ДЛЯ КРАНОВ ПРИБОРОВЕРНОСТЬЮ 5 И 10 т.	



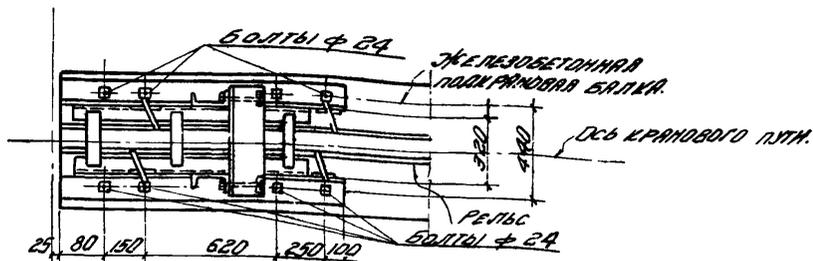
РАЗРЕЗ 2-2.

СПЕЦИФИКАЦИЯ НА ДЕРЕВЯННЫЕ ЭЛЕМЕНТЫ УПОРЯ И ИХ КРЕПЛЕНИЯ.

ДЕРЕВО				БОЛТЫ			
КОСНА ЗАПАСНОСТЬЮ НЕ БОЛЕЕ 25%.							
СЕЧЕНИЕ	ДЛИНА	КОЛ.	ОБЪЕМ	ДИАМЕТР	ДЛИНА	КОЛ.	ВЕС
мм	мм	шт.	м <sup>3</sup>	мм	мм	шт.	кг
140x140	450	2	0,018	φ16	150	4	1,0

ПРИМЕЧАНИЕ:

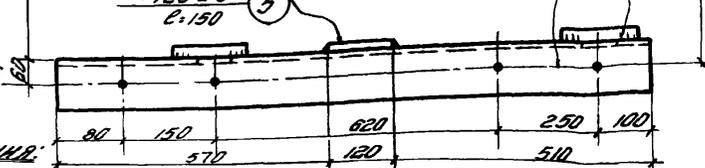
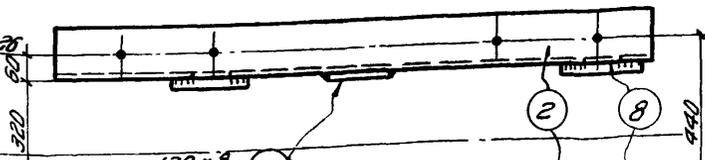
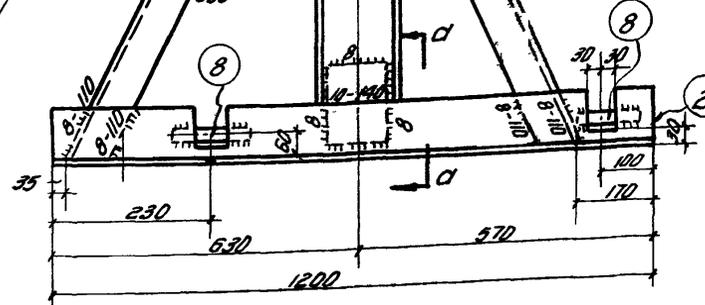
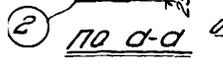
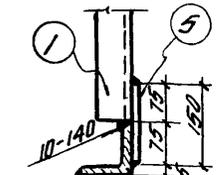
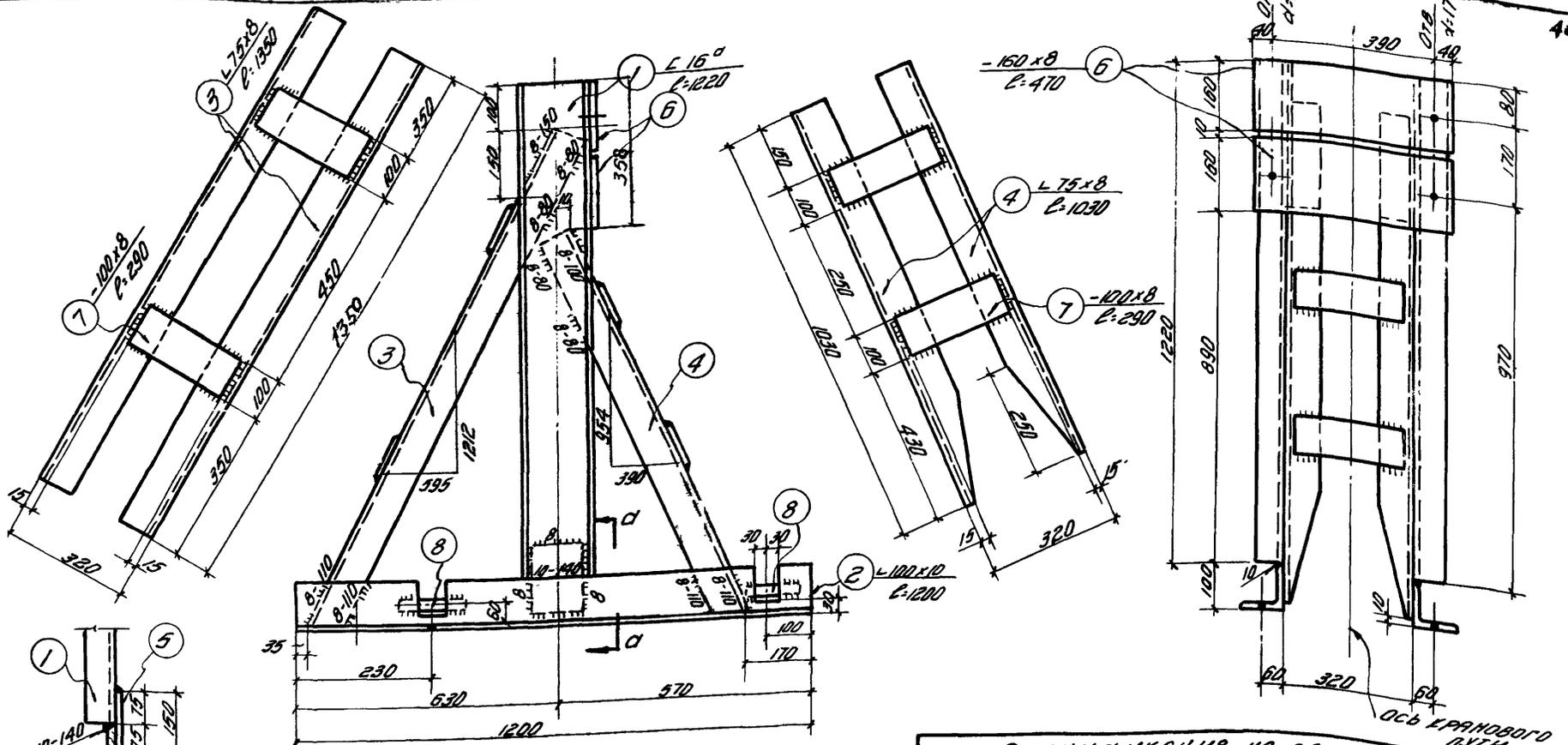
БОЛТЫ ДЛЯ КРЕПЛЕНИЯ УПОРОВ К ЖЕЛЕЗОБЕТОННОЙ ПОДКРАНОВОЙ БАЛКЕ ДАНЫ В ЧЕРТЕЖАХ КРЕПЛЕНИЯ ПОДКРАНОВОГО ПУТИ НА ЛИСТАХ 30, 32, 33.



ПЛАН ПО 1-1.

КРЕПЛЕНИЕ УПОРЯ К ЖЕЛЕЗОБЕТОННОЙ ПОДКРАНОВОЙ БАЛКЕ.

ТД 1956 г.	СБОРНЫЕ ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫЕ ПРЕДВАРИТЕЛЬНО-НАПРЯЖЕННЫЕ ПОДКРАНОВЫЕ БАЛКИ ПРОЛЕТОВ БАТ.	КЭ-01-04
	КРЕПЛЕНИЕ УПОРЯ ДЛЯ КРАНОВ ГРУЗОПОДЪЕМНОСТЬЮ 5 И 10 Т.	Вкл.1
		Лист. 40



УСЛОВНЫЕ ОБОЗНАЧЕНИЯ:

СВАРНОЙ ШОВ  
 + ОТВЕРСТИЕ

ПРИМЕЧАНИЯ:

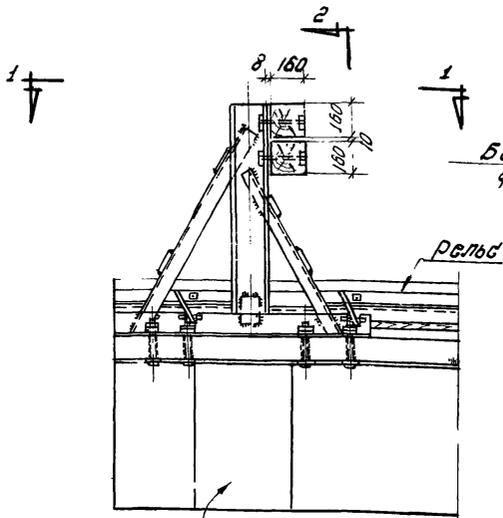
1. СВАРКА ШВОВ ВЫПОЛНЯЕТСЯ ЭЛЕКТРОДАММ МАРКИ Э-42.  
 2. ВСЕ НЕОБОЗНАЧЕННЫЕ ШВЫ 1:5 мм

СПЕЦИФИКАЦИЯ НА ОДИН УГОР					
СТАЛЬ МАРКИ Ст. 3					
№ ПОЗ	СЕЧЕНИЕ	ДЛИНА мм	КОЛ-Ч. шт.	ВЕС кг	
				ПОЗ.	УГОРА
1	L 16 <sup>a</sup>	1220	2	42,4	142,2
2	L 100x10	1200	2	36,2	
3	L 75x8	1350	2	29,4	
4	L 75x8	1030	2	18,6	
5	-120x8	150	2	2,3	
6	-160x8	470	2	9,5	
7	-100x8	290	4	7,3	
8	φ 20	150	4	1,5	

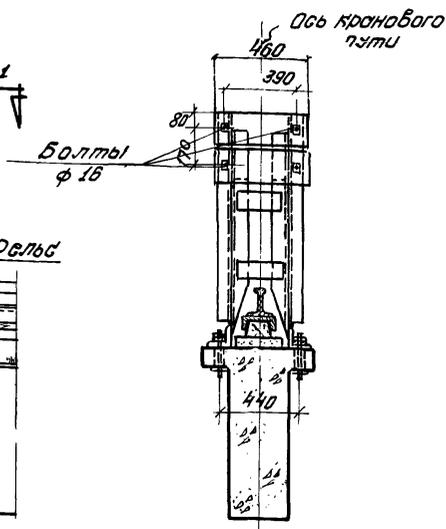
ТД  
 1956 г.

СБОРНЫЕ ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫЕ ПРЕДВАРИТЕЛЬНО-НАПРЯЖЕННЫЕ ПОДСКРАПНЫЕ БАЛКИ ПРОЛЕТОМ 5 м.  
 УГОР ДЛЯ КРАНОВ ГРУЗОПОДЪЕМНОСТЬЮ 15 И 20 т.

КЭ-01-04  
 Вып. 1  
 Лист 41



Железобетонная подкрановая балка.

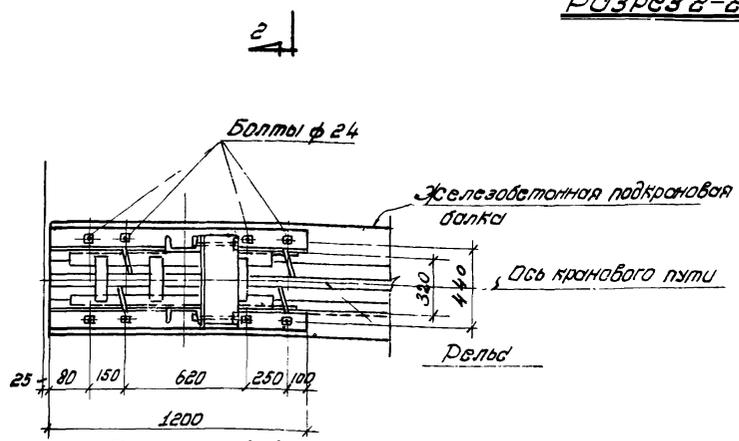


Разрез 2-2

**СПЕЦИФИКАЦИЯ НА ДЕРЕВЯННЫЕ ЭЛЕМЕНТЫ УПОРА И ИХ КРЕПЛЕНИЯ**

ДЕРЕВЬО (влажность не более 25%)				БОЛТЫ			
Бечен. мм.	Длина мм.	Кол. шт.	Объем м <sup>3</sup>	Диаметр мм.	Длина мм.	Кол. шт.	Вес кг.
160x160	460	2	0,024	ф 16	180	4	1,2

ПРИМЕЧАНИЕ:  
болты для крепления упоров к железобетонной подкрановой балке даны в чертежах крепления подкранового пути на листах 34, 36 и 37

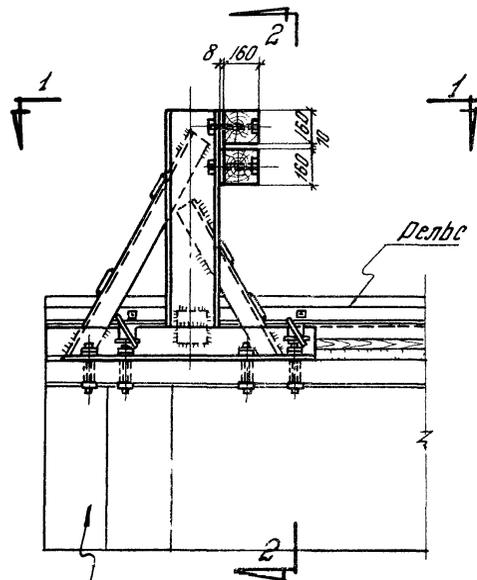


План по 1-1

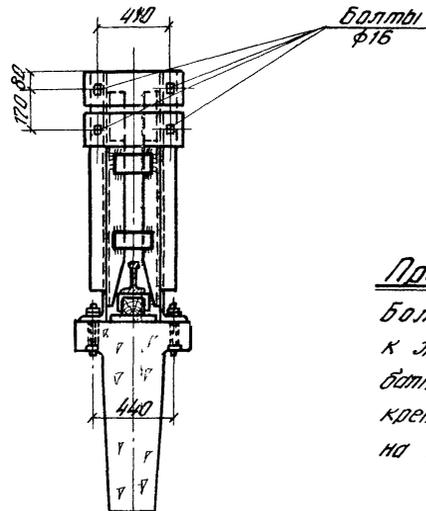
Крепление упора к железобетонной подкрановой балке

ТД 1959 г.	Сборные железобетонные предварительнонапряженные подкрановые балки пролетом 6м.	КЗ-01-04 Вып. 1
	Крепление упора для крана грузоподъемностью 15 и 20 т.	Лист 42





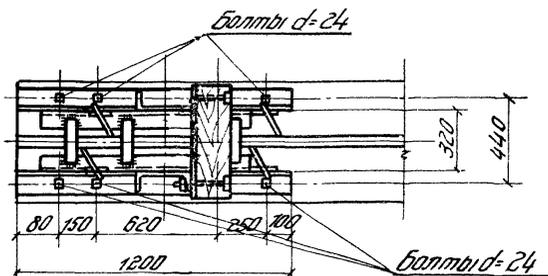
Железобетонная  
подкрановая балка  
БКНБ - 6к или БКНБ-7к.



Разрез 2-2

Примечание:

Болты для крепления упоров  
к железобетонной подкрановой  
балке даны в чертежах  
крепления подкранового пути  
на листах 34, 36 и 38.



по 1-1

Спецификация на деревянные  
элементы упора и их крепления.

Дерево				Болты			
гасни влажностью не более 28%							
Сечение	Длина	Кол.	Объем	Диаметр	Длина	Кол.	Вес
мм	мм	шт.	м <sup>3</sup>	мм	мм	шт.	кг
160x160	500	2	0,026	φ16	180	4	3

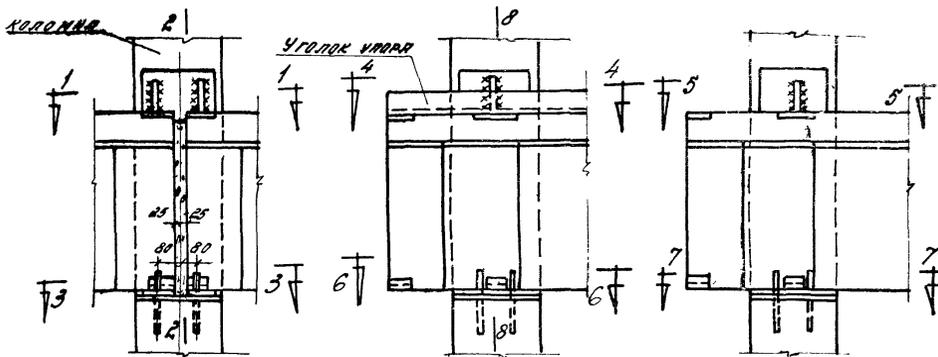
ТД  
1956 г.

Сборные железобетонные предварительно-  
напряженные подкрановые балки пролетом 6м.  
Крепление упора для козлов грузоподъем-  
ностью 30.0 т.

КЭ-01-04  
Вып.1

Лист 44

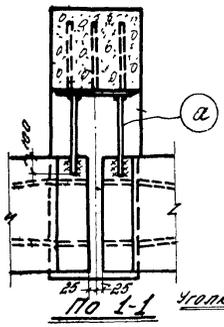
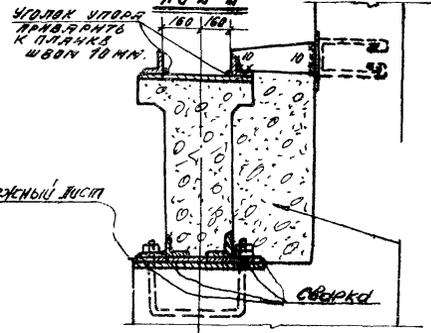
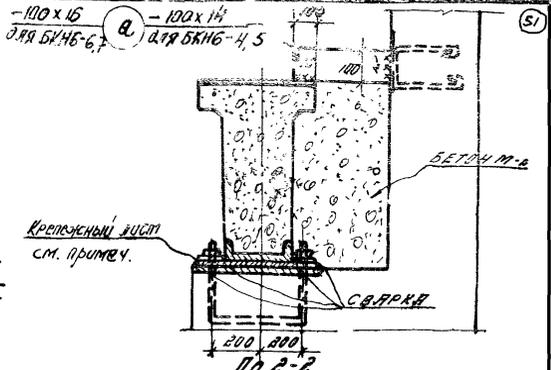




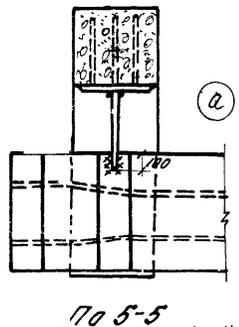
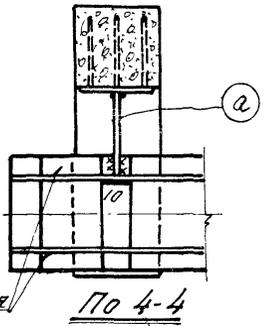
НА СРЕДНЕЙ КОЛОННЕ

НА КРАЙНЕЙ КОЛОННЕ

НА КОЛОННЕ УТЕМПЕРАТУРНОГО ШВА



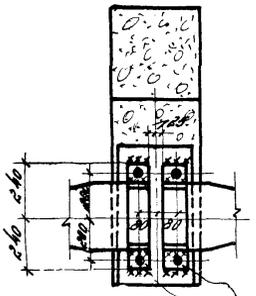
УГОЛОК УПОРА



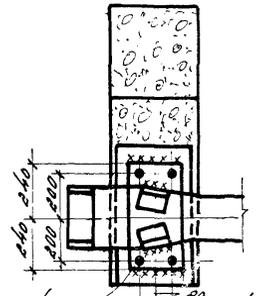
ПРИМЕЧАНИЯ:

1. КРЕПЕЖНЫЕ ЛИСТЫ ПРИВАРЯЮТСЯ ШВОМ ПОДПОН-НОЙ ШИМ К ЗАКЛАДНЫМ ЧУСТКАМ В ПОДКРЫШНОЙ БЛЮКЕ ДО УСТАНОВКИ ЕЕ НА МЕСТО. ПОСЛЕ УСТАНОВКИ БЛЮК, ВЫБРАН-НЫ ЕЕ И КРАЙНЕГО ПУТИ КРЕПЕЖНЫЕ ЛИСТЫ ПРИВАРЯЮТСЯ К ЗАКЛАДНЫМ ЛИСТЯМ В КОЛОННЕ ШВОМ 10 мм.
2. КРЕПЕЖНЫЕ ЛИСТЫ ВКЛЮЧЕНЫ В СПЕЦИФИКАЦИОНН БЛЮК.
3. ДЛИНА КРЕПЕЖНОГО ЛИСТА ПОЗ. ② ОПРЕДЕЛЯЕТСЯ ТЕМ ПРИБЛИЖИТЕЛЬНО К МЕСТУ. СПЕЦИФИКАЦИЯ НА ЭТУ ПОЗИЦИЮ ВЫДЕРЖА-НА ОБЩИМ ЧЕРТЕЖЕМ ПРОЕКТА.
4. НЕОГОВОРЕННЫЕ ШВЫ - 10 мм.

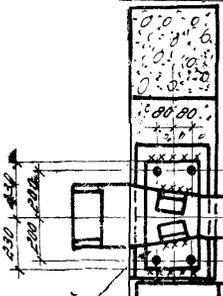
\*\*\*\*\* МОНТАЖНЫЙ ШВОМ 10 мм.



КРЕПЕЖНЫЙ ЛИСТ



КРЕПЕЖНЫЙ ЛИСТ



ТД  
1956 г.

СБОРНЫЕ ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫЕ ПРЕДВАРИТЕЛЬНО-НАТЯЖЕННЫЕ ПОДКРЫШНЫЕ БЛЮКИ ПРОЛЕТАМ 6 м.	К3-01-04 8 блн 2
КРЕПЛЕНИЕ ПОДКРЫШНЫХ БЛЮКОВ БКНБ-4, 5, 6, 7, 8, 9, 10 мм.	ЛИСТ 46