

**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

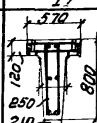
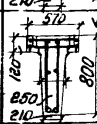
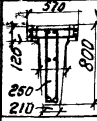
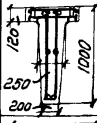
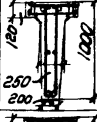
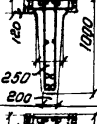
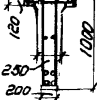
Пояснительная записка

1. Настоящий выпуск содержит типовые рабочие чертежи сборных железобетонных предвсереительно-напряженных подкрановых балок пролетом 6,0 метров под мостовые электрические краны грузоподъемностью 5, 10, 15, 20, 30т среднего режима работы для зданий с пролетами 12-30 метров. Выпуск разработан Государственным Проектным Институтом „Ленинградский Проектстройпроект“ (гл. инж. проекта Фридкин Я.Я. инж. Задвин М.В. нач. отдела Коротков П.Я. Гл. конструктор ин-та Липницкий М.Е.) при участии Центрального Научно-Исследовательского Института Промышленных сооружений (проф. Гвоздев А.Я. кандидаты техн. наук: Любавский Г.Г. Дмитриев С.Я. Мулин Н.М., инж. Белабров И.К.) с учетом испытаний, произведенных в ЦНИИПС в 1955 году и в январе-м-е 1956г.
2. Нагрузки от мостовых кранов приняты по ГОСТ 3325-54: „Краны мостовые 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 или силикатной, 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°С.

5. В качестве арматуры применена низколегированная сталь периодического профиля марки 25 ГС (ГОСТ 1814-55), сталь СТ-3 (ГОСТ 380-50) Арматура из стали марки 25 ГС, 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 5000 кг/см<sup>2</sup>.
6. Изготовление балок производится стеновым способом. Напряженные арматуры производятся сразу для 3<sup>ти</sup> - 6<sup>ти</sup> балок, расположенных по одной линии; при этом на стенде может быть несколько таких линий. Форма балок принята табуретная с уменьшающейся к низу толщиной ребра.
7. Проверка прочности балок произведена согласно „Инструкции по проектированию предвсереительно-напряженных железобетонных конструкций“ И-148-52. Расчет поперечной арматуры произведен по СН и П и СН и ТУ 123-55.
8. Коэффициенты запаса приняты с учетом свободного изготовления и систематического контроля за качеством работы:
  - 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 лопатками вертикально поставленными 1020 листа, приваренного к закладным

- участиям в колоннах и в подкрановых балках. Целью между балками и колонной заполняется бетоном марки 200. Принятое крепление фиксирует положение балки на опоре при воздействии вертикальных, продольных и поперечных температурных сил и вместе с тем не препятствует свободному повороту канцелярских 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 крановых грузоподъемностях 20,0 т пролетом 22,5 м должны быть применены подкрановые балки БКНБ-5с; БКНБ-5к. Определяемые 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 - 46.
  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 стали и бетона, расходованных 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 рельсовых путей не должны превышать:
      - вдоль 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, но 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 1 мм, при этом в одном поперечном сечении допускается только один окал.
    - е) Трещины и обнажения 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 Крайних М	Тип балки	Нормативная нагрузка		Расход материалов на одну балку								Контакты, чертежи для данной подкрановой балки				Сечение балки	Площадь сечения см²	Нижняя арматура		Верхняя арматура		Стойки	Усилия при натяжении			
			Н макс мм	В макс т	Бетона		Всего балки т	Стали КГ			Арматура на балку	Крановый пульт	Упор	Крановый пульт	Упор	Крановый пульт			Упор	Крановый пульт	Упор	Крановый пульт		Упор			
					Марка	Объем м³		25 ГС	Прочие металлы	Всего															25 ГС	Прочие металлы	Всего
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	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	—			
	16,5	БКНБ-1К						99,6	58,6	158,2	396,4	4,5	32,33														
5	19,5; 22,5	БКНБ-20	39,0	26,9	300	1,82	3,3	131,2	58,1	179,3	381,0	6,7	30,31	39,40	45		2214	2φ32	—	—	6φ8	φ6	72,5	—			
	26,5 и 28,5							133,1	58,6	191,7	396,4	8,9	32,33														
10	10,5; 13,5; 16,5	БКНБ-2К						161,0	47,9	208,9	381,0	10,11	30,31	39,40	45		2214	2φ36	—	—	6φ8	φ8	81,5	—			
								263,3	58,6	221,9	396,4	12,13	32,33														
15	10,5; 16,5; 17,5; 22,5	БКНБ-4К	49,4	40,4	400	1,66	4,2	217,3	70,0	287,3	412,2	14,15	34,35	41,42	46		2664	2φ36	—	2φ16	6φ10	φ8	81,5	16,2			
	20							10,5; 13,5	221,4	89,6	311,0	427,6	16,17												36,37		
15	26,5; 28,5	БКНБ-5К	56,8	46,5	400	1,66	4,2	246,7	72,9	319,6	412,2	18,19	34,35	41,42	46		2664	2φ40	—	2φ16	6φ10	φ8	113,8	18,1			
	20							16,5; 19,5; 22,5	251,6	94,1	345,7	427,6	20,21												36,37		
20	26,5; 28,5	БКНБ-6К	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	422,5	103,8	526,3	487,7	24,25												36,38		
30	19,5; 22,5	БКНБ-7К	100,4	76,7	400	1,66	4,2	516,8	81,2	598,0	471,6	26,27	34,35	43,44	46		2664	4φ40	—	2φ36	6φ12	φ12	220,0	91,6			
	26,5; 28,5							523,9	103,8	627,7	487,7	28,29	36,38														

ПРИМЕЧАНИЯ: Усилия Мак и Мин обозначают усилия в домкратах при натяжении соответственно нижней и верхней арматуры.  
2. Нормировка подкрановых балок принята с обозначением пролета и расположения их: так, например, БКН 6-20 - обозначает предварительно-натяженную подкрановую балку пролетом 6 м, расположенную в среднем пролете, БКНБ-2К - балку расположенную в крайнем пролете и в пролете примыкающем к температурному шву.

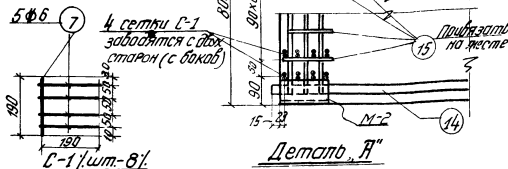
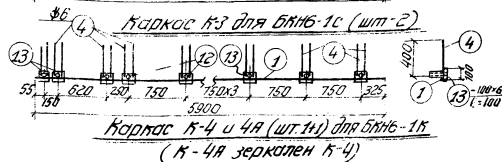
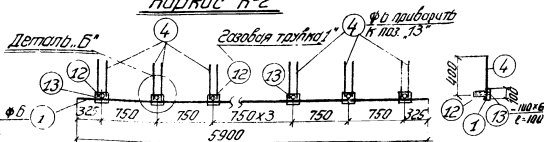
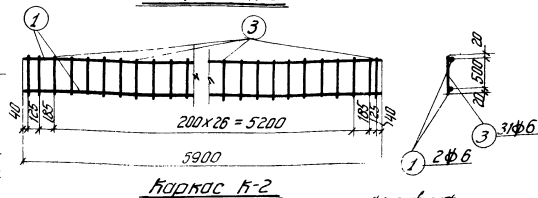
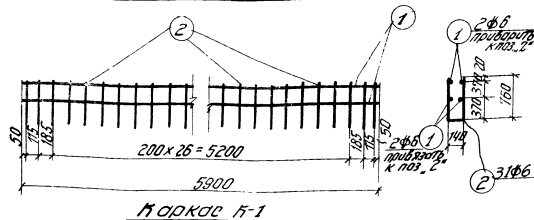
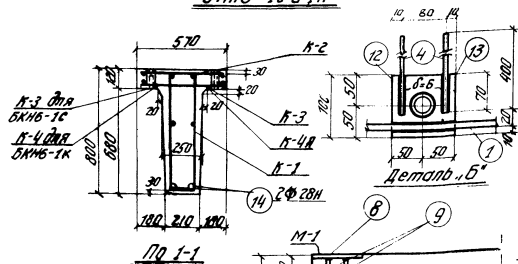
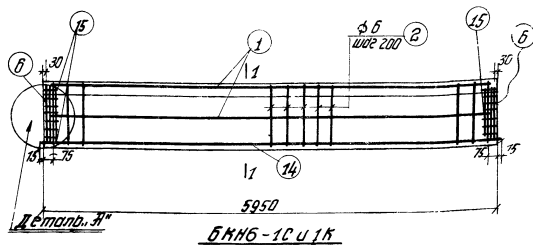
3. Расчет балок произведен на нагрузку от двух рядов расположенных крайних среднего ряда работы.

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, чертежи.	Лист 1



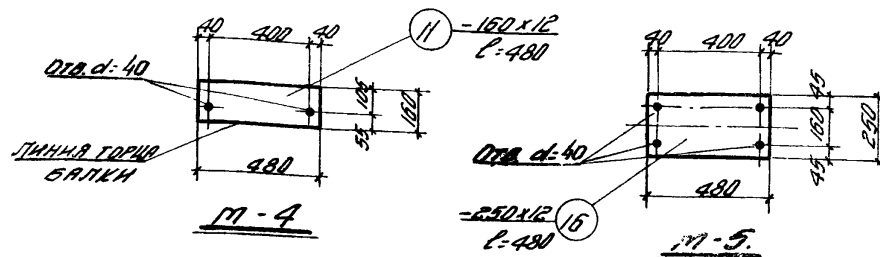


Примечание: Опалубочные размеры, спецификация арматуры и общие примечания см. на листах 2, 4 и 5.

ТД 1956 г.	Сборные железобетонные предварительно напряженные подкрановые балки пролетом 6 м. Подкрановые балки БЖНБ-1С, 1К. Армирование.	КЗ-01-04 Вып. 1
		Лист 3

ТИП БАЛКИ	КАТЕГО- РИЯ ПОДСТАВ- КИ	К/Н	ПОС.	30 КНЗ	СЕР. ЖЕЛ.З.	ДЛИНА М.М.	КОЛ-ВО СТЕЖ. НА БАЛКЕ	ДЛИНА М.	ВЕС КГ.	ОБЩ.	
БЛНБ-1С	К-1 шт. 1	1		<u>5900</u>	Φ 6	5900	4	23,6	5,3	145,6	
		2		140 <u>760</u> 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		<u>540</u>	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		<u>400</u>	Φ 6	400	32	12,8	2,8		
		12		ПАЗОВЫЕ ТРУБКИ	1"	114	16	1,8	4,4		
		13		-100x6	—	100	16	1,6	7,5		
	М-2 шт. 2	5		[ 20°	—	160	2	0,32	7,2		
		6		<u>730</u>	Φ 10	730	14	10,2	6,3		
	М-4 шт. 2	8		-160x10	—	570	2	1,14	14,3		
		9		<u>300</u>	Φ 10	300	8	2,4	1,5		
	М-4 шт. 2	10		<u>90</u>	Φ 10	90	8	0,7	0,4		
		11		-160x12	—	480	2	0,36	14,5		
	С-1 шт. 8	14		<u>5980</u>	Φ 28H	5980	2	12,0	58,0		
		15		130 <u>180</u> 150	Φ 6	480	14	6,7	1,5		
	С-1 шт. 8	7		<u>180</u>	Φ 6	180	40	7,6	1,7		
БЛНБ-1К	К-4 и К-5 шт. 1+1	ПО БЛНБ-1С; К-1; К-2; М-1; М-3; ПОС. 7, 14, 15								113,7	158,2
		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 шт. 1	5		[ 20°	—	160	1	0,16	3,6		
	М-3 шт. 1	9		<u>300</u>	Φ 10	300	6	1,8	1,1		
	М-4 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 БАЛКИ	СТАЛЬ МАРКИ 25 ГС				СТАЛЬ МАРКИ СТ. 3								РАЗМ. БОЛЬШЕ ТРЕБУЕ- МЫЙ	ОБЩИЙ ВЕС КГ
					ПОЛОСОВАЯ						ШВЕЛПЕР			
	Φ 28H	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			
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.
- ..... СТЕРЖЕНЬ ПРЕДВАРИТЕЛЬНО-НАПРЯЖЕННЫЙ.
- Φ ..... СТЕРЖЕНЬ ПЕРИОДИЧЕСКОГО ПРОФИЛЯ ИЗ СТАЛИ МАРКИ 25 ГС.

п фтн..... „п“ - ЧИСЛО СТЕРЖНЕЙ; „м“ - РАСЧЕТНЫЙ ДИАМЕТР СТЕРЖНЯ; „н“ - СИМВОЛ ПРЕДВАРИТЕЛЬНОГО НАПРЯЖЕНИЯ.

### ПРИМЕЧАНИЕ:

ОПЛАТУЮЩИЕ РАЗМЕРЫ, ЗАКЛАДНЫЕ ЧАСТИ, АРМИРОВАНИЕ И ОБЩИЕ ПРИМЕЧАНИЯ СМ. НА ЛИСТАХ 2, 3 И 5.

ТД 1956 г.	СБОРНЫЕ ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫЕ ПРЕДВАРИТЕЛЬНО-НАПРЯЖЕННЫЕ ПОДКРАПОВЫЕ БАЛКИ ПРОЛЕТОМ 6 М. ПОДКРАПОВЫЕ БАЛКИ БЛНБ-1С, БЛНБ-1К: СПЕЦИФИКАЦИЯ АРМАТУРЫ.	КЗ-01-04 Вып.1.	ЛИСТ	4

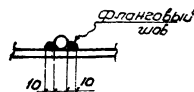


## Примечания:

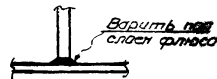
1. Подкрановые балки БКНБ-1с; БКНБ-1к выполняются из предварительно-напряженного железобетона. Бетонирование балок производится на бетоне марки 300 жесткой консистенции. Рекомендуются применение вибротвердеющих цементов. Для ускорения процесса твердения бетона может быть применен подогрев; при этом разность температур бетона и окружающей среды не должна превышать  $20^{\circ}$ .
2. В качестве арматуры принята сталь низколегируемая 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 натяжению до напряжения  $\sigma_{\text{ак}} = 4000 \text{ кг/см}^2$ , после чего производится бетонирование балок.
4. Кубиковая прочность бетона  $R_c'$  к моменту передачи на него предварительных напряжений (отпуск предварительно-напряженной арматуры) не должна быть ниже 70% марки бетона, т.е.  $R_c' = 210$ .
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-448-52.  
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, отобранных от каждой партии); при проверке на трещиноустойчивость —  $K_{\text{тр}} = 1,2$ . Расчет поперечной арматуры произведен по СНиП 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 его принять равной 10 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 мм. При смещении оси рельса с оси балки, превышающем 20 мм, следует исправить положение балки.
10. Конструкцию и крепление на крановых путях смотри 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. Опалубные размеры, армирование и спецификацию арматуры см. на листах 2, 3 и 4.

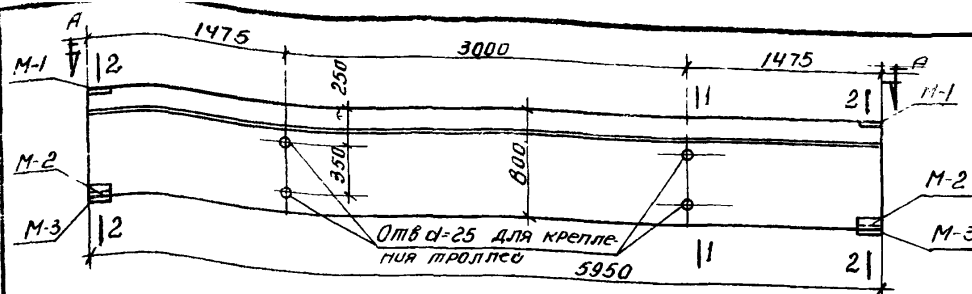


Эскиз 1.

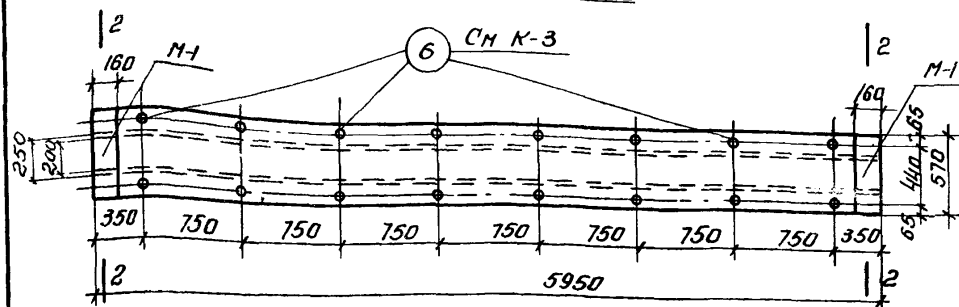


Эскиз 2.

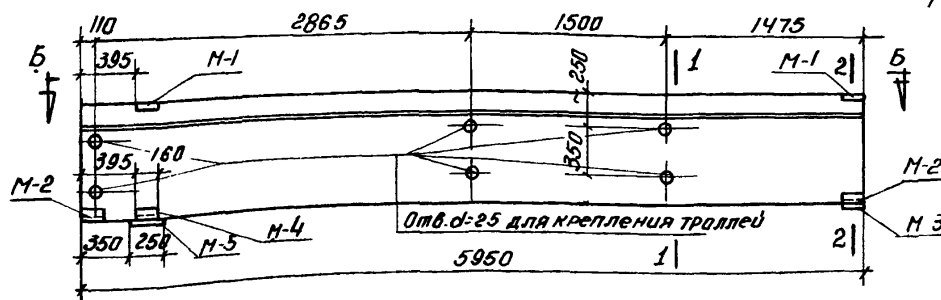
ТД 1956 г	Сварные железобетонные предварительно-напряженные подкрановые балки пролетом 6 метров	ИЗ-04-04 Вып. I
	Подкрановые балки БКНБ-1с, 1к: Общие примечания	Лист 5



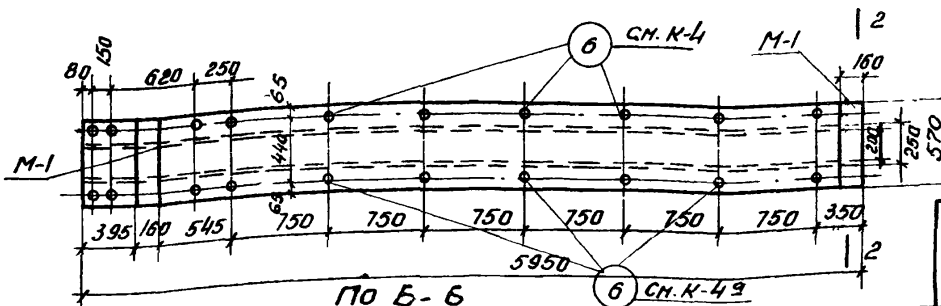
**Фасад БКНБ-2С**



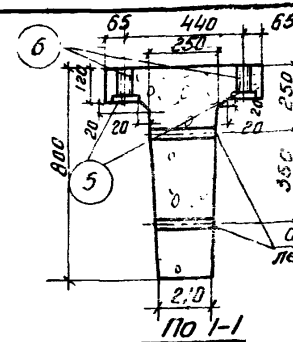
**По А-А**



**Фасад БКНБ-2К**

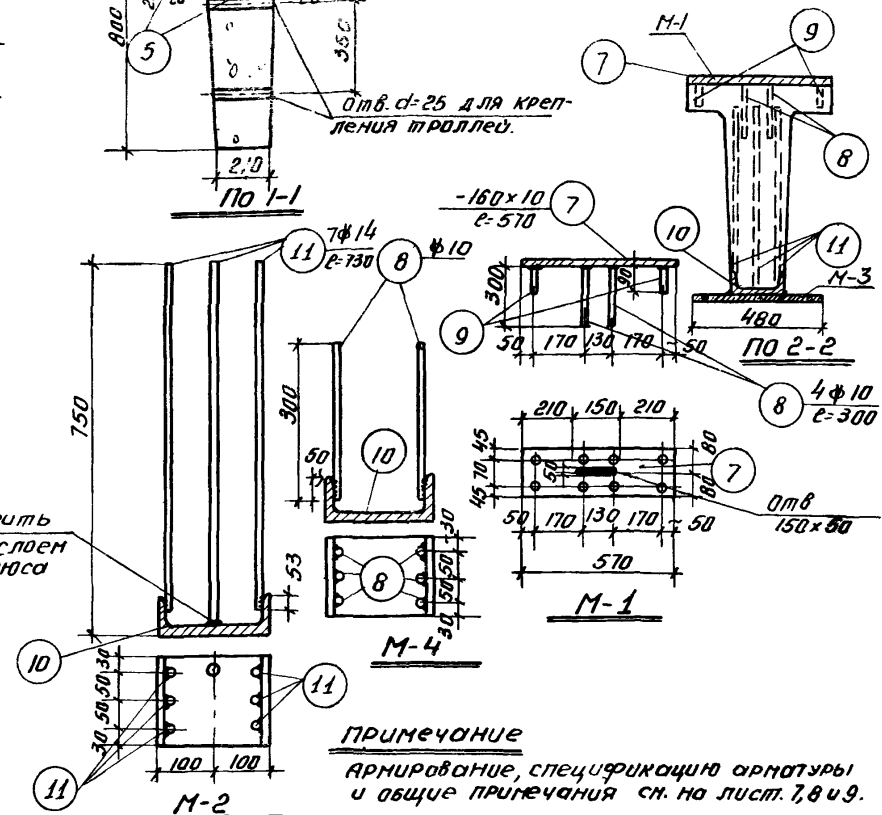


**По Б-Б**



**По 1-1**

Нормативные усилия: II  
изгибающий момент  $33.0 \text{ тн}$   
перерезывающая сила  $26.9 \text{ т}$



**ПРИМЕЧАНИЕ**

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

**Расход материалов на 1 балку**

Тип балки	Содерж. стали в $\text{м}^3$ бетона	Марка бетона	Бетон $\text{м}^3$	Сталь $\text{кг}$			Вес балки $\text{т}$
				Сталь марки 25 ГС	Продольн. полос. ст. 3.	Газов. трубка	
БКНБ-2С	136.0	300	1.32	131.2	43.7	4.4	179.3
БКНБ-2К	145	300	1.32	133.1	53.0	5.6	191.7

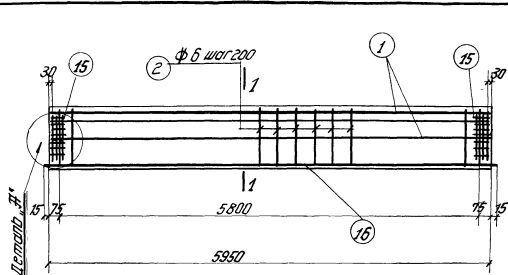
**ТД**

1956 г

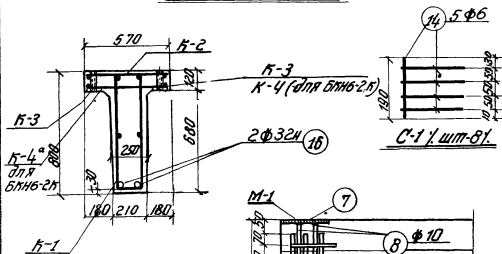
Сборные железобетонные предварительно-напряженные подкрановые балки пролетом 6 м  
Подкрановые балки БКНБ-2С, 2К: опалубочные размеры и закладные части.

КЗ-01-04  
БЫП.1.

Лист 6

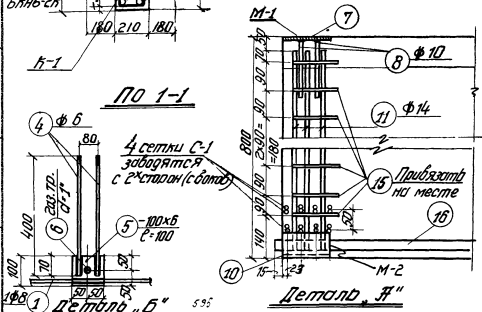


БЖНБ-2С; БЖНБ-2К

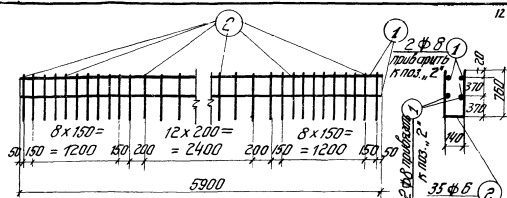


ПО 1-1

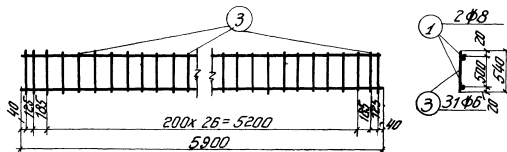
4 сетки С-1  
заводятся  
с 2-м этажом (содом)



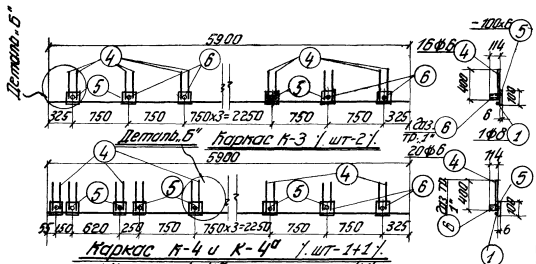
Деталь Ж



Каркас К-1



Каркас К-2



Каркас К-4 и К-4а (шт-1+1)

Каркас К-4а зеркален К-4

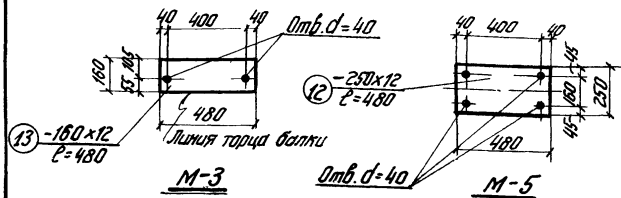
Примечание: Оплывные розетки, спецификация  
адаптеры, и другие примечания  
см. на листе 6, 8 и 9

# Спецификация арматуры на 1 балку

Тип балки	Классификация	№№ поз.	Эскиз	Полоса стержня	Диаметр по мм	К-во шт. на балку	Полоса арматуры	Вес кг	
								поз.	общ.
БЖБ-2С	Оплетенная стержневая	К-1	5900	Φ 8	5900	4	23.6	9.2	
		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	
		4	400	Φ 6	400	32	12.8	2.8	
		Ш-2	- 100×6	-	100	16	1.6	7.7	
		6	Газовые трубки	1"	114	16	1.62	4.4	
		7	- 160×10	-	570	2	1.14	14.3	
		8	300	Φ 10	300	8	2.4	1.5	179.3
		Ш-2	90	Φ 10	90	8	0.7	0.4	
		М-2	Г 200	-	160	2	0.32	7.2	
		Ш-2	730	Φ 14	730	14	10.2	12.3	
		М-3	-						
		Ш-2	- 160×12	-	480	2	0.96	14.5	
		Г-1	190	Φ 6	190	40	7.6	1.7	
БЖБ-2Н	Оплетенная стержневая	Ш-8	150	Φ 6	480	14	6.7	1.5	
		15	5960	Φ 32H	5960	2	12.0	76.8	
		16							
		17							
		18							
		19							
		20							
		21							
		22							
		23							
БЖБ-2Н	Оплетенная стержневая	по БЖБ-2С: К-1; К-2; С-1; М-1; М-2,	поз. 15, 16					145.2	
		М-4	8	300	Φ 10	300	6	1.8	1.1
		Ш-1	10	Г 200	-	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	191.7
		5	- 100×6	-	100	20	2.0	9.4	
		6	Газовые трубки	1"	114	20	2.3	5.6	
		М-5	12	- 250×12	-	480	1	0.5	11.3
		М-3	13	- 160×12	-	480	1	0.5	7.2

## Выборка арматуры и закладных частей

Тип балки	Сталь марки 25ГС					Сталь марки СТЗ				Общий вес кг.	
						Полосовая			Швеллер		
	φ32H	φ14	φ10	φ8	φ6	-δ=12	-δ=10	-δ=6	Л 270		1"
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.
- и Φтн..... „П“ — число стержней, „тн“ — расчетный диаметр стержня, „Н“ — символ предварительного напряжения

## Примечание:

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

ТД  
1956 г

Сборные железобетонные предварительно-напряженные подкрановые балки пролетом 6 м.  
Подкрановые балки БЖБ-2С, 2Н;  
спецификация арматуры.

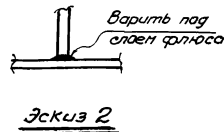
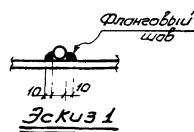
КЗ-01-04  
Вып. 1  
Лист 8

## 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  $20^{\circ}$ .
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 25ГС подвергаются силовой калибровке путем вытяжки ее на 2,5%; 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. „16“ после силовой калибровки подвераются предварительному натяжению до напряжения  $\sigma_{\text{ак}} = 4500 \text{ кг/см}^2$ ; 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 70% марки бетона, т.е.  $R' = 210$ .
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 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 —  $K_{\text{тр}} = 1,2$ . Расчет поперечной арматуры произведен по СН и СТ и ТУ 123-55.

7. Полное усилие от натяжения нижней арматуры для создания предварительных 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 фланса (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 каланам см. на листе 45.
13. Опилочные разъемы, опирание и спецификацию арматуры см. на листах 6, 7 и 8.



ТД 1956 г.	Сварные железобетонные предварительно-напряженные подкрановые балки длиной 6 м.	К3-01-04 Вал. 1
	Подкрановые балки БКНБ-2с; БКНБ-2к. Общие примечания	Лист 9



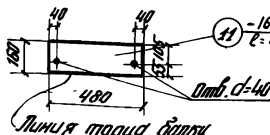
595

# Спецификация арматуры на 1 балку

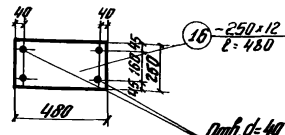
Тип балки	Код	Поз.	Эскиз	Кол-во стержней	Диаметр мм	Кол-во шт.	Длина м.	Вес кг	
								поз.	общ.
БКНБ-ЗС	К-1	1	5900	Ф8	5900	4	23.6	9.3	
	ШТ-1	2	760	Ф8	1060	25	41.5	10.4	
	К-2	1	С.м. К-1	Ф8	5900	2	11.8	4.7	
	ШТ-1	3	540	Ф6	540	31	16.7	3.6	
	К-3	1	С.м. К-1	Ф8	5900	2	11.8	4.7	
	ШТ-2	4	400	Ф8	400	32	12.8	5.1	
		12	Газовые трубы	1"	114	16	1.8	4.4	
		13	- 100 x 6	-	100	16	1.6	7.5	
	М-1	8	- 160 x 10	-	570	2	1.14	14.3	
	ШТ-2	9	300	Ф10	300	8	2.4	1.5	
		10	90	Ф10	90	8	0.7	0.4	
	М-2	5	С 20 <sup>9</sup>	-	160	2	0.32	7.2	
	ШТ-2	6	730	Ф16	730	14	10.20	16.1	
	М-4	11	- 160 x 12	-	480	2	0.96	14.5	
	ШТ-2	14	5980	Ф36 Н	5980	2	12.0	96.0	
Остатки стержней	С-1	15	180	Ф6	480	14	6.7	1.5	
	ШТ-6	7	190	Ф6	190	40	7.6	1.7	
По БКНБ-ЗС: К-1; К-2; М-1; М-2 и поз. 14, 15, 7									172.7
БКНБ-ЗК	К-4 и К-4Н	1	С.м. К-1	Ф8	5900	2	11.8	4.7	
	ШТ 1+1	4	С.м. К-3	Ф8	400	40	16	6.3	
		12	Газовые трубы	1"	114	20	2.3	5.6	
		13	- 100 x 6	-	100	20	2.0	9.4	
	М-3	5	С 20 <sup>9</sup>	-	160	1	0.16	3.6	
	ШТ-1	9	300	Ф10	300	6	7.8	1.7	
	М-5	16	- 250 x 12	-	480	1	0.48	11.3	
	ШТ-1	11	- 160 x 12	-	480	1	0.48	7.2	

## Выборка арматуры и закладных частей

Тип балки	Сталь мар- ки 25ГС					Сталь марки Ст.3				Газов. трубы 1"	Общий вес кг	
						Полосовая			швеллер			
	б-12	б-10	б-6	б-12	б-10	б-6	г 20					
БКНБ-ЗС	96.0	16.1	1.9	40.2	6.8	14.5	14.3	7.5	7.2		4.4	208.9
БКНБ-ЗК	96.0	16.1	3.0	41.4	6.8	18.5	14.3	9.4	10.8		5.6	221.9



М-4



М-5

### Условные обозначения

- ..... Стержень без предварительного напряжения;
- o..... Стержень предварительно напряженный
- Ф..... Стержень периодического профиля из стали марки 25ГС
- пФтм....., "п" - число стержней, "тм" - расчетный диаметр стержня, "Н" символ предварительного напряжения.

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



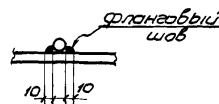
## Примечания:

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 окружающей воздуха не должна превышать  $20^{\circ}$ .
2. В качестве арматуры принята сталь низколегированная периодического профиля марки 25ГС (ГОСТ 7314-55) и сталь ст. 3 (ГОСТ 380-50).  
Стержни паз. „14“ из стали марки 25ГС подвергнутся силовой калибровке путем вытяжки её на 2,5%; при этом напряжение в стали должно быть не ниже  $4700 \text{ кг/см}^2$ .  
Предел текучести её принят равным  $5000 \text{ кг/см}^2$ .
3. Стержни паз. „14“ после силовой калибровки подвергаются предварительному натяжению до напряжения  $\sigma_{\text{ак}} = 4000 \text{ кг/см}^2$ , после чего производится бетонирование балок.
4. Кубиковая прочность бетона  $R'$  к моменту передачи на него предварительно-напряженных напряжений (аттаск 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 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 коэффициента запаса на 10% при заводском изготовлении балок с проверкой прочности образцов, аттаск 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 81,5т.
8. При сварке стержней с плоскостью стального листа фланговым швом ширину его принять 10мм (см. эскиз 1). Швы впритык варить под слоем флюса (см. эскиз 2). Сварку производить электродами марки Э-42.
9. Разводка 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.

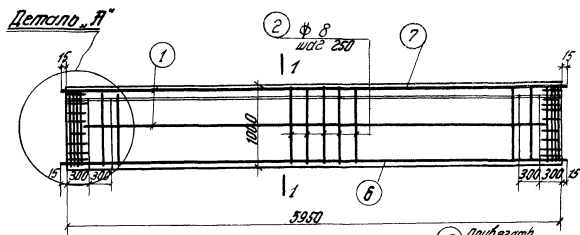


Эскиз 2.

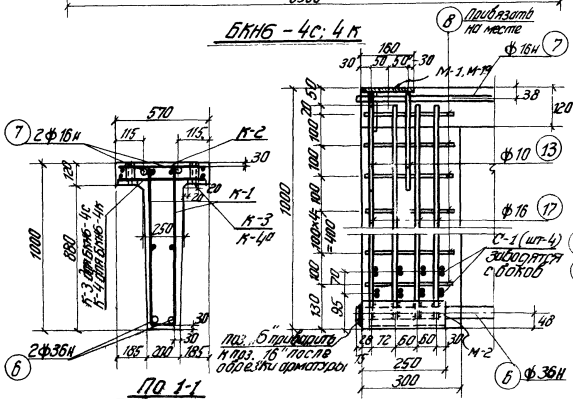
ТД 1956г	Сварные железобетонные предварительно-напряженные подкрановые балки пролетом 6 метров	КЗ-ОН-04 Вып. I
	Подкрановые балки БКНБ-Зс, ЗК: общие примечания.	Лист 13



# Деталь "А"

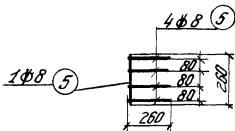


БКНБ - 4с; 4к

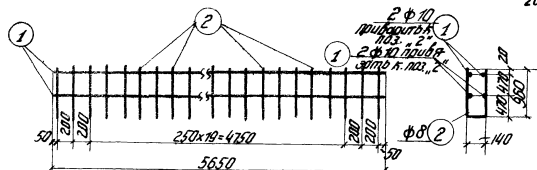


по 1-1

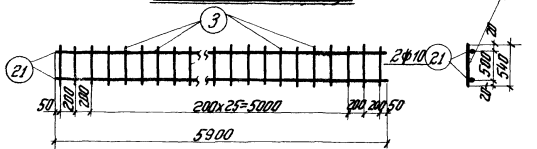
# Деталь "А"



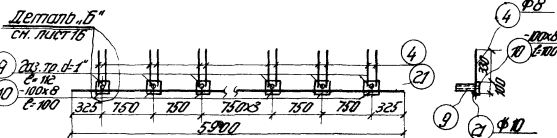
С-1 / штук 8 /



Каркас К-1 (шт. 1)

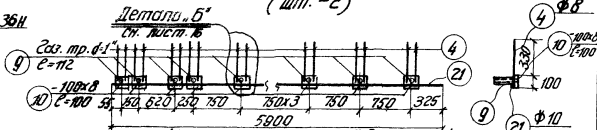


Каркас К-2 (шт. 1)



Каркас К-3 для БКНБ-4с

(шт. - 2)



Каркасы К-4 и К-4а для БКНБ-4к (шт. 1)

(К-4а зеркален К-4)

Примечание. Опалубочные размеры, закладные части, спецификацию арматуры и общие примечания см. на листах 14, 15 и 17

ТД  
1956 г

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

КЗ-01-04  
Вып. 1  
Лист 15

# Спецификация арматуры на 1 балку

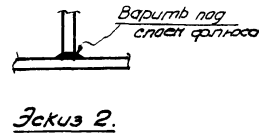
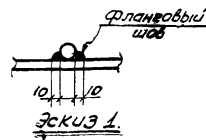
Наименование	Код	Марка	Экз	Кол-во стержней	Длина мм	К-во шт. на балку	Общая длина м	Вес кг
М-3	М-4	К-1	К-2	К-3	К-4	К-5	К-6	К-7
1	2	3	4	5	6	7	8	9
10	11	12	13	14	15	16	17	18
19	20	21	22	23	24	25	26	27
28	29	30	31	32	33	34	35	36
37	38	39	40	41	42	43	44	45
46	47	48	49	50	51	52	53	54
55	56	57	58	59	60	61	62	63
64	65	66	67	68	69	70	71	72
73	74	75	76	77	78	79	80	81
82	83	84	85	86	87	88	89	90
91	92	93	94	95	96	97	98	99
100	101	102	103	104	105	106	107	108
109	110	111	112	113	114	115	116	117
118	119	120	121	122	123	124	125	126
127	128	129	130	131	132	133	134	135
136	137	138	139	140	141	142	143	144
145	146	147	148	149	150	151	152	153
154	155	156	157	158	159	160	161	162
163	164	165	166	167	168	169	170	171
172	173	174	175	176	177	178	179	180
181	182	183	184	185	186	187	188	189
190	191	192	193	194	195	196	197	198
199	200	201	202	203	204	205	206	207
208	209	210	211	212	213	214	215	216
217	218	219	220	221	222	223	224	225
226	227	228	229	230	231	232	233	234
235	236	237	238	239	240	241	242	243
244	245	246	247	248	249	250	251	252
253	254	255	256	257	258	259	260	261
262	263	264	265	266	267	268	269	270
271	272	273	274	275	276	277	278	279
280	281	282	283	284	285	286	287	288
289	290	291	292	293	294	295	296	297
298	299	300	301	302	303	304	305	306
307	308	309	310	311	312	313	314	315
316	317	318	319	320	321	322	323	324
325	326	327	328	329	330	331	332	333
334	335	336	337	338	339	340	341	342
343	344	345	346	347	348	349	350	351
352	353	354	355	356	357	358	359	360
361	362	363	364	365	366	367	368	369
370	371	372	373	374	375	376	377	378
379	380	381	382	383	384	385	386	387
388	389	390	391	392	393	394	395	396
397	398	399	400	401	402	403	404	405
406	407	408	409	410	411	412	413	414
415	416	417	418	419	420	421	422	423
424	425	426	427	428	429	430	431	432
433	434	435	436	437	438	439	440	441
442	443	444	445	446	447	448	449	450
451	452	453	454	455	456	457	458	459
460	461	462	463	464	465	466	467	468
469	470	471	472	473	474	475	476	477
478	479	480	481	482	483	484	485	486
487	488	489	490	491	492	493	494	495
496	497	498	499	500	501	502	503	504
505	506	507	508	509	510	511	512	513
514	515	516	517	518	519	520	521	522
523	524	525	526	527	528	529	530	531
532	533	534	535	536	537	538	539	540
541	542	543	544	545	546	547	548	549
550	551	552	553	554	555	556	557	558
559	560	561	562	563	564	565	566	567
568	569	570	571	572	573	574	575	576
577	578	579	580	581	582	583	584	585
586	587	588	589	590	591	592	593	594
595	596	597	598	599	600	601	602	603
604	605	606	607	608	609	610	611	612
613	614	615	616	617	618	619	620	621
622	623	624	625	626	627	628	629	630
631	632	633	634	635	636	637	638	639
640	641	642	643	644	645	646	647	648
649	650	651	652	653	654	655	656	657
658	659	660	661	662	663	664	665	666
667	668	669	670	671	672	673	674	675
676	677	678	679	680	681	682	683	684
685	686	687	688	689	690	691	692	693
694	695	696	697	698	699	700	701	702
703	704	705	706	707	708	709	710	711
712	713	714	715	716	717	718	719	720
721	722	723	724	725	726	727	728	729
730	731	732	733	734	735	736	737	738
739	740	741	742	743	744	745	746	747
748	749	750	751	752	753	754	755	756
757	758	759	760	761	762	763	764	765
766	767	768	769	770	771	772	773	774
775	776	777	778	779	780	781	782	783
784	785	786	787	788	789	790	791	792
793	794	795	796	797	798	799	800	801
802	803	804	805	806	807	808	809	810
811	812	813	814	815	816	817	818	819
820	821	822	823	824	825	826	827	828
829	830	831	832	833	834	835	836	837
838	839	840	841	842	843	844	845	846
847	848	849	850	851	852	853	854	855
856	857	858	859	860	861	862	863	864
865	866	867	868	869	870	871	872	873
874	875	876	877	878	879	880	881	882
883	884	885	886	887	888	889	890	891
892	893	894	895	896	897	898	899	900
901	902	903	904	905	906	907	908	909
910	911	912	913	914	915	916	917	918
919	920	921	922	923	924	925	926	927
928	929	930	931	932	933	934	935	936
937	938	939	940	941	942	943	944	945
946	947	948	949	950	951	952	953	954
955	956	957	958	959	960	961	962	963
964	965	966	967	968	969	970	971	972
973	974	975	976	977	978	979	980	981
982	983	984	985	986	987	988	989	990
991	992	993	994	995	996	997	998	999
1000	1001	1002	1003	1004	1005	1006	1007	1008
1009	1010	1011	1012	1013	1014	1015	1016	1017
1018	1019	1020	1021	1022	1023	1024	1025	1026
1027	1028	1029	1030	1031	1032	1033	1034	1035
1036	1037	1038	1039	1040	1041	1042	1043	1044
1045	1046	1047	1048	1049	1050	1051	1052	1053
1054	1055	1056	1057	1058	1059	1060	1061	1062
1063	1064	1065	1066	1067	1068	1069	1070	1071
1072	1073	1074	1075	1076	1077	1078	1079	1080
1081	1082	1083	1084	1085	1086	1087	1088	1089
1090	1091	1092	1093	1094	1095	1096	1097	1098
1099	1100	1101	1102	1103	1104	1105	1106	1107
1108	1109	1110	1111	1112	1113	1114	1115	1116
1117	1118	1119	1120	1121	1122	1123	1124	1125
1126	1127	1128	1129	1130	1131	1132	1133	1134
1135	1136	1137	1138	1139	1140	1141	1142	1143
1144	1145	1146	1147	1148	1149	1150	1151	1152
1153	1154	1155	1156	1157	1158	1159	1160	1161
1162	1163	1164	1165	1166	1167	1168	1169	1170
1171	1172	1173	1174	1175	1176	1177	1178	1179
1180	1181	1182	1183	1184	1185	1186	1187	1188
1189	1190	1191	1192	1193	1194	1195	1196	1197
1198	1199	1200	1201	1202	1203	1204	1205	1206
1207	1208	1209	1210	1211	1212	1213	1214	1215
1216	1217	1218	1219	1220	1221	1222	1223	1224
1225	1226	1227	1228	1229	1230	1231	1232	1233
1234	1235	1236	1237	1238	1239	1240	1241	1242
1243	1244	1245	1246	1247	1248	1249	1250	1251
1252	1253	1254	1255	1256	1257	1258	1259	1260
1261	1262	1263	1264	1265	1266	1267	1268	1269
1270	1271	1272	1273	1274	1275	1276	1277	1278
1279	1280	1281	1282	1283	1284	1285	1286	1287
1288	1289	1290	1291	1292	1293	1294	1295	1296
1297	1298	1299	1300	1301	1302	1303	1304	1305
1306	1307	1308	1309	1310	1311	1312	1313	1314
1315	1316	1317	1318	1319	1320	1321	1322	1323
1324	1325	1326	1327	1328	1329	1330	1331	1332
1333	1334	1335	1336	1337	1338	1339	1340	1341
1342	1343	1344	1345	1346	1347	1348	1349	1350
1351	1352	1353	1354	1355	1356	1357	1358	1359
1360	1361	1362	1363	1364	1365	1366	1367	1368
1369	137							

### Примечания:

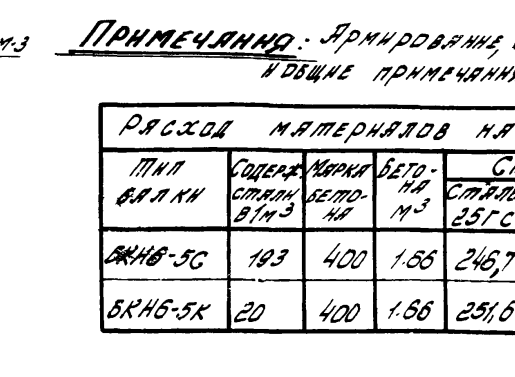
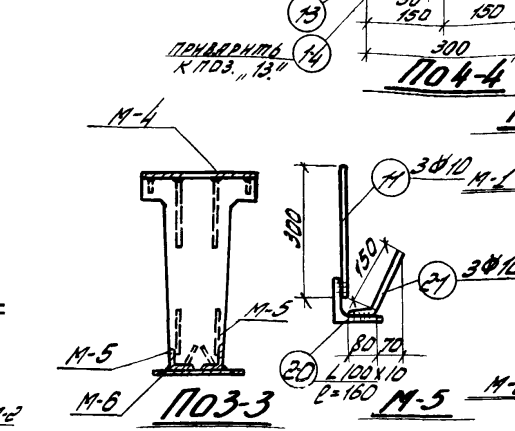
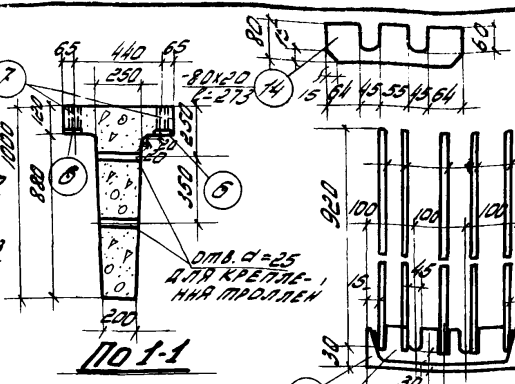
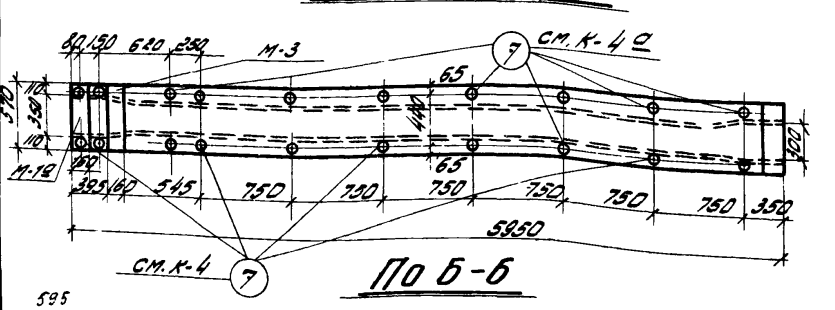
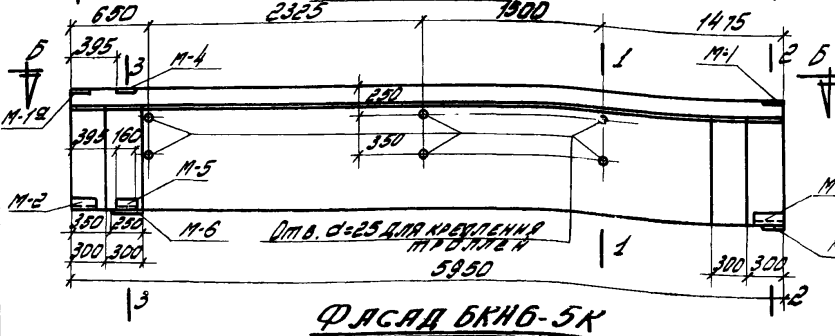
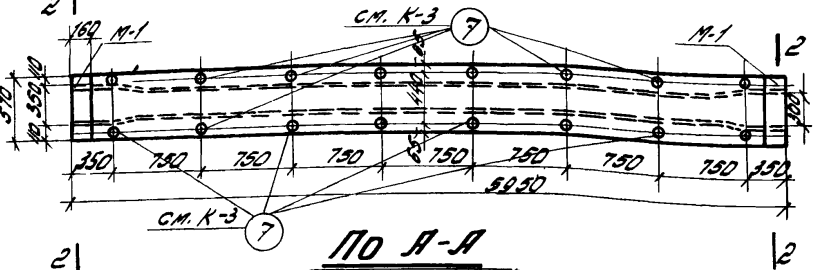
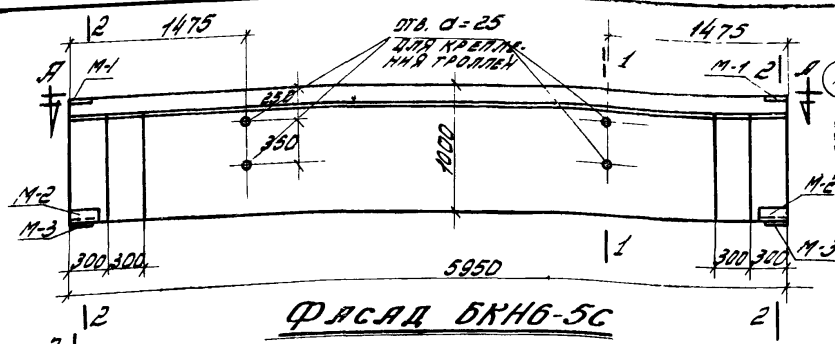
1. Подкрановые балки БКНБ-4с; 4к выполняются из предварительнонапряженного железобетона. Бетонирование балок производится на бетоне марки 400 жесткой консистенции. Рекомендуются применение быстротвердеющих цементов. Для ускорения процесса твердения бетона может быть применен подогрев, при этом разность температур бетона и окружающего воздуха не должна превышать  $20^{\circ}$ .
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 подвергаются силовой калибровке путем вытяжки её на 25%, при этом напряжение в стали должно быть не ниже  $4700 \text{ кг/см}^2$ . Предел текучести её принят равным  $5000 \text{ кг/см}^2$ .
3. Стержни поз. „6“, „7“ после силовой калибровки подвергаются предварительнонапряжению до напряжения  $\sigma_{\text{ак}} = 4000 \text{ кг/см}^2$ , после чего производится бетонирование балок.
4. Кубиковая прочность бетона  $R^k$  к моменту передачи на него предварительнонапряжений (отпуск предварительнонапряженной арматуры) не должна быть ниже 70% марки бетона, т.е.  $R^k = 280$ .
5. Арматура балок изготавливается в виде сварных каркасов. Продольные предварительнонапряженные стержни прикрепляются к каркасам вязальной проволокой после установки их на место.
6. Расчет балок произведен по инструкции МСПТУ 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, да-

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

7. Полное усилие от натяжения нижней арматуры для создания предварительнонапряжений равно  $64,5 \text{ т}$ , верхней арматуры —  $16,2 \text{ т}$ .
8. При сварке стержней с плоскостью стального листа фланговым швом ширину его принять равной  $10 \text{ мм}$  (см. эскиз 1). Швы впритык варить под слоем флюса (см. эскиз 2). Сварку производить электродами Э-42.
9. Разбивка крановых путей должна производиться с точностью, при которой смещение с оси рельса с оси балки, превышающее  $20 \text{ мм}$ , следует исправить положе-ние 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. Опалубочные размеры, армирование и спецификацию арматуры см. на листах 14, 15 и 16.



ТД 1956 г	Сварные железобетонные предварительнонапряженные подкрановые балки пролетом 6 м. Подкрановые балки БКНБ-4с; 4к: общие примечания.	КЗ-01-ПЗ В бл. 1 Лист 17
--------------	--	--------------------------------

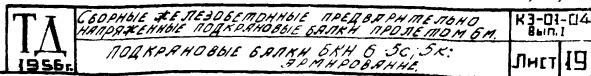


НОРМАТИВНЫЕ ЧИСЛА:  
НАГРУЖАЮЩИЙ МОМЕНТ 36,8 ТН  
ПРЕДВЗЫМАЮЩАЯ СИЛА 46,5 ТН

ЭТИ СТЕЖИНЫ ПОСЛЕ  
УСТАНОВКИ НА МЕСТО  
ПРИВЯЗЫВАЮТСЯ К  
ПОС. "10"

ПРИМЕЧАНИЯ: Армирование спецификацию арматуры  
и другие примечания см. на листах 1920 и 1921

РАСХОД МАТЕРИАЛОВ НА 1 БАЛКУ							ВЕС БАЛКИ Т
ТИП БАЛКИ	СОДЕРЖ. СТАЛИ В М <sup>3</sup>	МАРКА СТАЛИ	БЕТОН В М <sup>3</sup>	МАРКА БЕТОНА	СТАЛЬ В М <sup>3</sup>	БЕТОН В М <sup>3</sup>	
БКНБ-5С	193	400	1.66	246,7	68,5	4,4	319,6
БКНБ-5К	20	400	1.66	251,6	88,8	5,3	345,7



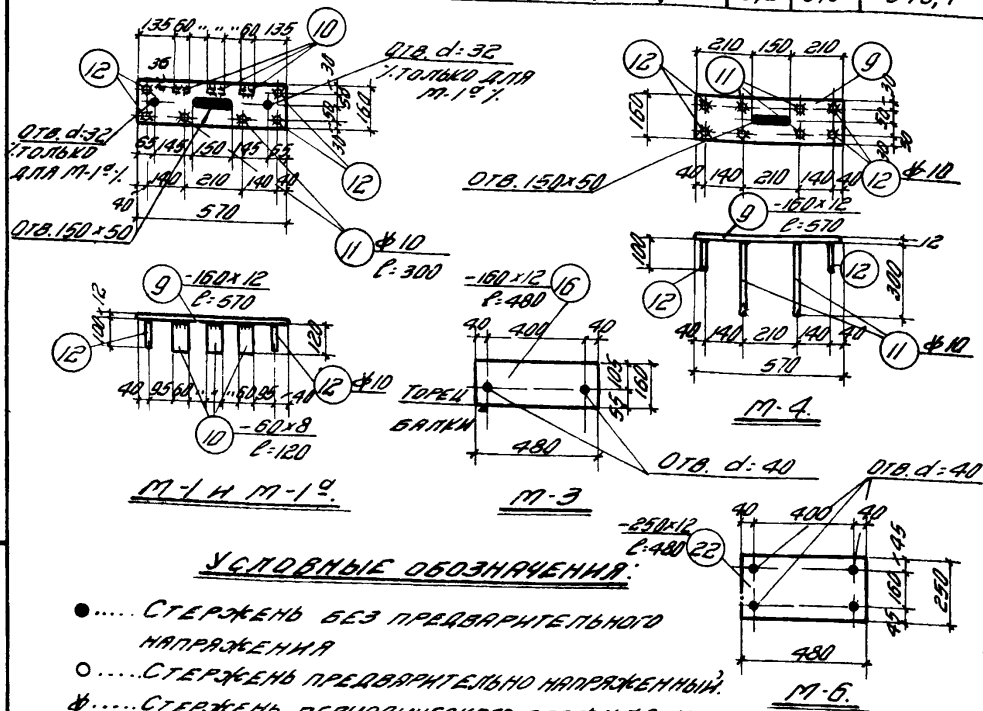
# СПЕЦИФИКАЦИЯ АРМАТУРЫ НА 1 БАЛКУ.

ТИП БАЛКИ	Н/Н ПОЗ	ЭСКИЗ	КАТОВ СТЕР- ЖНЯ	ДЛИНА Б ММ	КОЛ-ВО ШТУК НА БАЛКУ	ОБЩАЯ ДЛИНА М	ВЕС В КГ	ПОЗ.	ОБЩ.
БКНБ-5С	1	5650	φ10	5650	4	22,6	14,0		
	2	140x260	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	-100x8	—	100	16	1,6	10,0		
	8	ГАЗОВЫЕ ТРУБЫ	1"	112	16	1,8	4,4		
	9	260	φ8	260	40	10,4	4,1		
	10	-160x12	—	570	2	1,14	17,2		
	11	-60x8	—	120	6	0,7	2,6		
	12	300	φ10	300	4	1,2	0,7		
	13	100	φ10	100	8	0,8	0,5		
	14	С 30°	—	250	2	0,5	17,3		
	15	-80x20	—	273	2	0,55	6,9		
	16	920	φ16	920	2	20,2	32,0		
	17	-160x12	—	480	2	0,95	14,5		
	18	5980	φ40Н	5980	2	12,0	18,4		
	19	5980	φ16Н	5980	2	12,0	18,9		
БКНБ-5К	20	270x260	φ8	790	18	14,2	5,6		
	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	80x170	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	—	—	112	20	2,2	5,3		
	15	-160x12	—	480	1	0,5	7,5		
	22	-250x12	—	480	1	0,5	11,3		

# ВЫБОРКА АРМАТУРЫ И ЗАКЛАДНЫХ ЧАСТЕЙ

25

ТИП БАЛКИ	СТАЛЬ МАРКИ 25 ГС					СТАЛЬ СТ.3					ОБЩИЙ ВЕС КГ.	
						ШВЕДСКАЯ		ПОЛОСОВАЯ				
	φ40Н	φ16Н	φ16	φ10	φ8	ГОТОВ. УГЛОВАЯ	ГОТОВ. ПОЛОСОВАЯ	ГОТОВ. ПОЛОСОВАЯ	ГОТОВ. ПОЛОСОВАЯ	ГОТОВ. ПОЛОСОВАЯ		
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



## УСЛОВНЫЕ ОБОЗНАЧЕНИЯ:

- ..... СТЕРЖЕНЬ БЕЗ ПРЕДВАРИТЕЛЬНОГО НАПРЯЖЕНИЯ
- ..... СТЕРЖЕНЬ ПРЕДВАРИТЕЛЬНО НАПРЯЖЕННЫЙ
- φ..... СТЕРЖЕНЬ ПЕРИОДИЧЕСКОГО ПРОФИЛЯ ИЗ СТАЛИ МАРКИ 25 ГС.
- п-число СТЕРЖЕНЕЙ; м-расчетный диаметр СТЕРЖНЯ;
- Н-символ ПРЕДВАРИТЕЛЬНОГО НАПРЯЖЕНИЯ.

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

ТД  
1956г

СБОРНЫЕ ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫЕ ПРЕДВАРИТЕЛЬНО-НАПРЯЖЕННЫЕ ПОДКРАНОВЫЕ БАЛКИ ПРОЛЕТОМ 6 М.  
ПОДКРАНОВЫЕ БАЛКИ БКНБ-5С; 5К;  
СПЕЦИФИКАЦИЯ АРМАТУРЫ.

КЗ-04-04  
Вып. 1  
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 окружающего воздуха не должна превышать  $20^{\circ}$ .

2. В качестве арматуры принята сталь низлегированная 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  $4700 \text{ кг/см}^2$ .

Предел текучести её принят равным  $5000 \text{ кг/см}^2$ .

3. Нижние стержни поз. „17“, а также верхние стержни поз. „18“ после силовой калибровки подвергаются предварительному натяжению до напряжения  $\sigma_{\text{ак}} = 4500 \text{ кг/см}^2$ , после чего производится бетонирование балок.

4. Нулевая прочность бетона  $R^1$  к моменту передачи на него предварительных напряжений (отпуск предварительно напряженной арматуры) не должна быть ниже 70% прочности бетона.

$R^1 = 280$

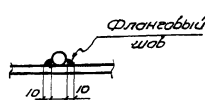
5. Арматура балок изготавливается в виде сварных каркасов. Продольные предварительно-напряженные стержни прикрепляются к каркасам вспомогательной раболокой после установки их на место.

6. Расчет балок произведен по инструкции МПТИ У-148-52.

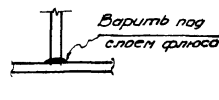
Коэффициенты запаса приняты: при проверке на из-

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 У 123-55.

7. Полное усилие от натяжения нижней арматуры для задания предварительных напряжений равно  $113,8 \text{ т}$ ; верхней арматуры —  $18,1 \text{ т}$ .
8. При сварке стержней с плоскостью стального листа фланговым швом ширину его принять равной  $10 \text{ мм}$  (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  $20 \text{ мм}$ . При смещении оси рельса с оси балки, превышающем  $20 \text{ мм}$ , 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 капитально см. на листе 46.
13. Опалубочные размеры, армирование и спецификацию арматуры см. на листах 18, 19 и 20.



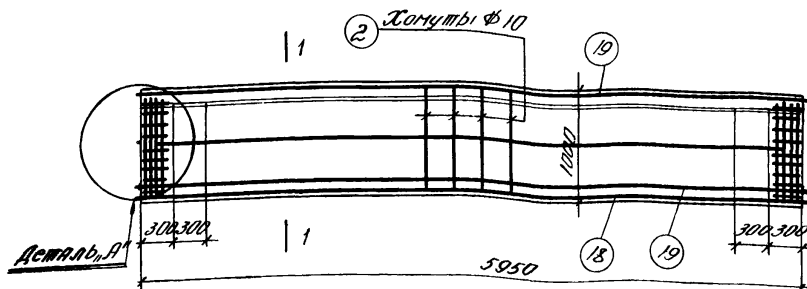
Эскиз 1



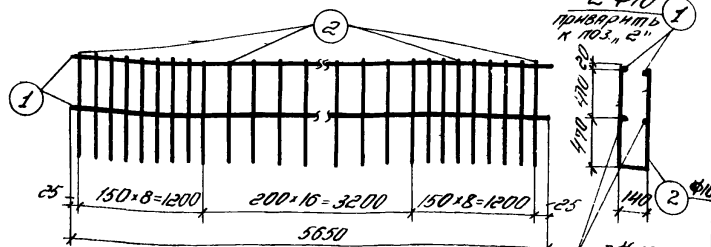
Эскиз 2

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

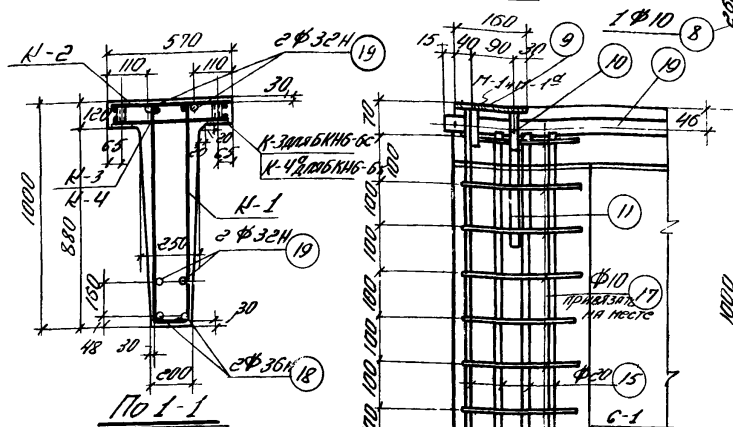




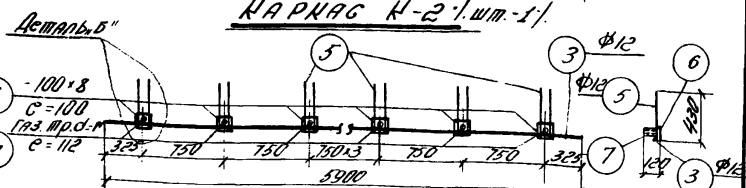
БКНБ-6С; БКНБ-6К.



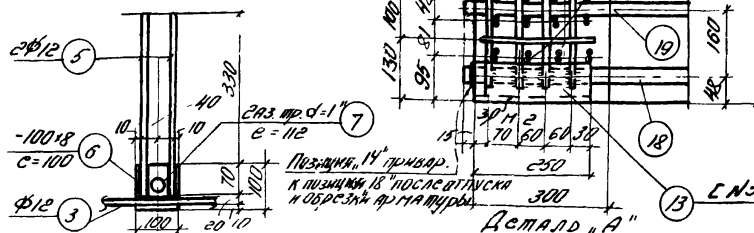
КАРКАС К-1 / шм.1/.



По 1-1

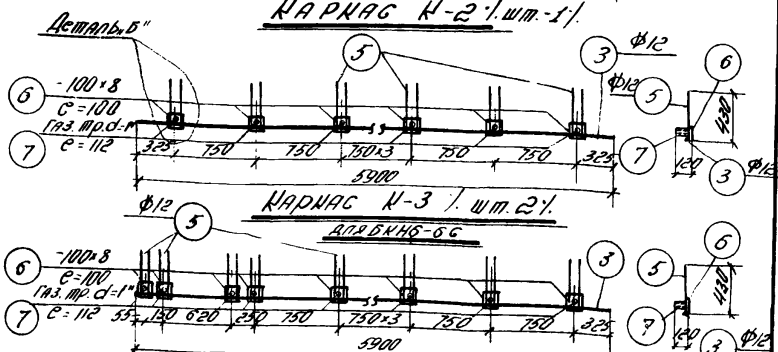


КАРКАС К-2 / шм.1/.



Деталь Б

Примечание: Специальные размеры, закладные части, спецификацию арматуры и общее примеч. см. на листах 22, 24 и 25



КАРКАС К-4; К-4° / шм.1+2/ для БКНБ-6К  
К-4° зеркален К-А1

ТД  
1956 г

Сборные железобетонные предварительнонапряженные подпунктовые балки пролетом 6м.  
Подпунктовые балки БКНБ-6С; 6К.  
Армирование

КЗ-01-04  
Выпуск 1  
Лист 23

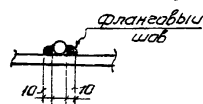


## Примечания:

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 низкалегированная 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 подвергаются 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 предварительных 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 предварительнонапряженные 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 производится по СН и П и ТУ 123-55.

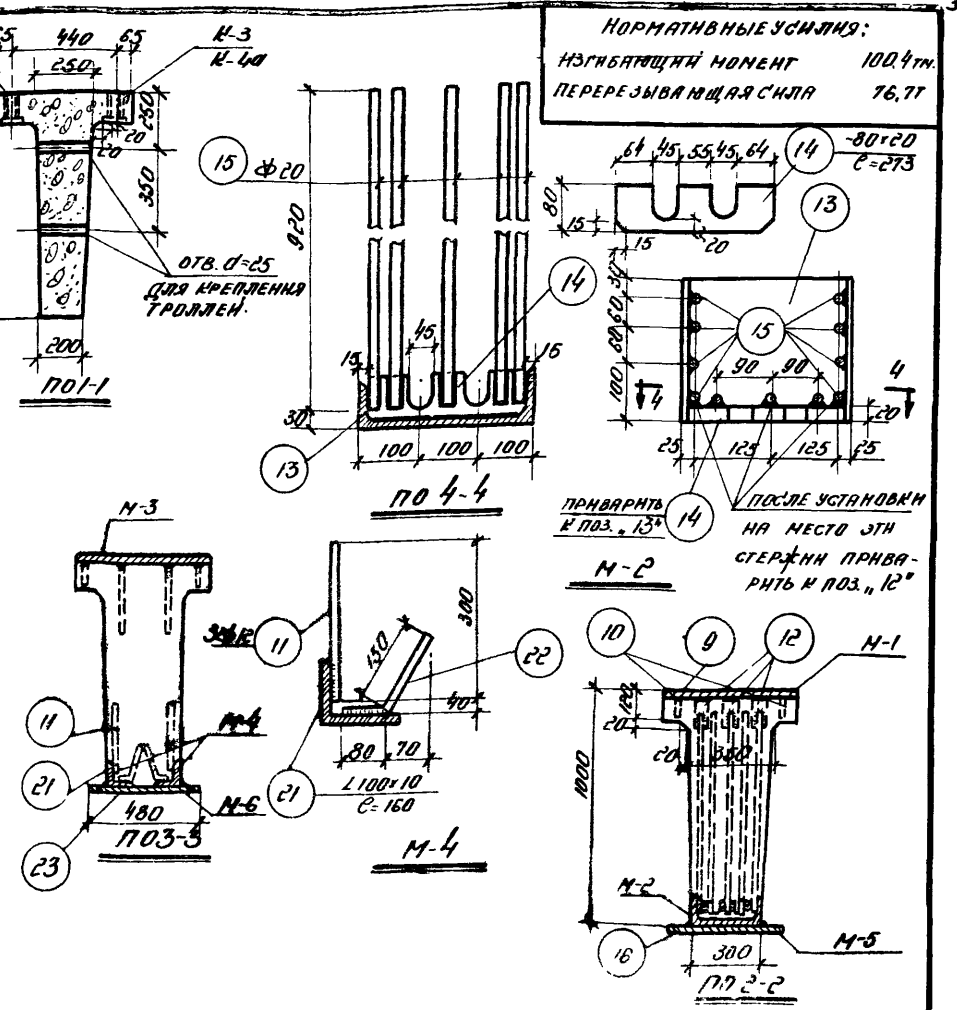
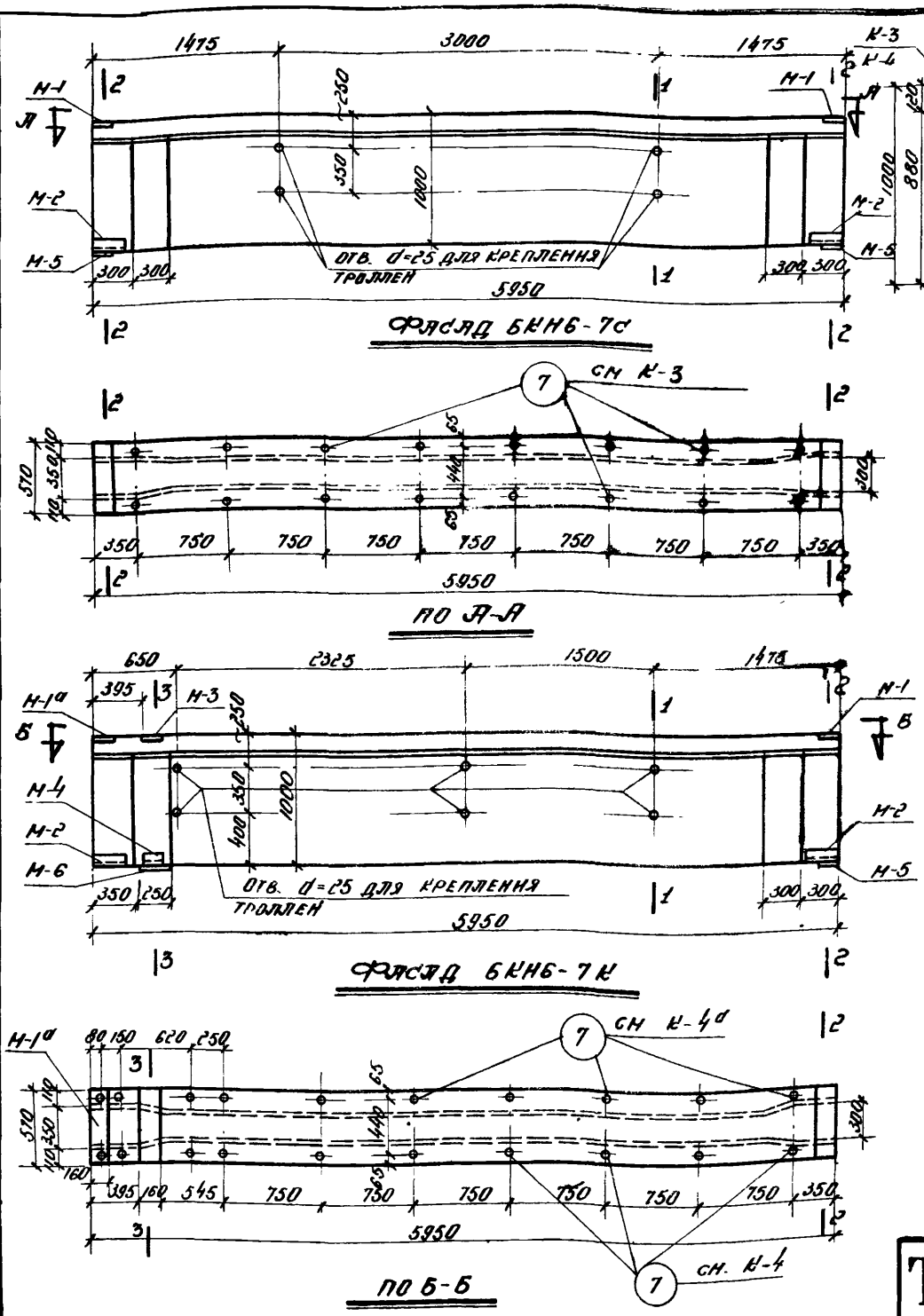
7. Полное усилие от натяжения нижней арматуры для создания предварительных напряжений равно 154,0 т, верхней арматуры 72,4 т.
8. При сборке стержней с плоскостью стального листа фланцевым швом ширину его принять равной 10 мм (см. эскиз 1). Швы впритык варить под слоем флюса (см. эскиз 2). Сварку производить 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, 35 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 каланам см. на листе 46.
13. Опалубные размеры, армирование и спецификацию арматуры см. на листах 22, 23 и 24.



Эскиз 1



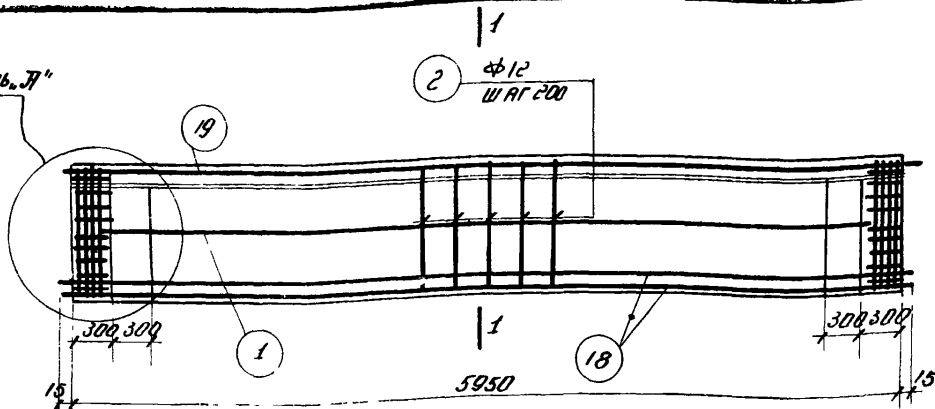
Эскиз 2.



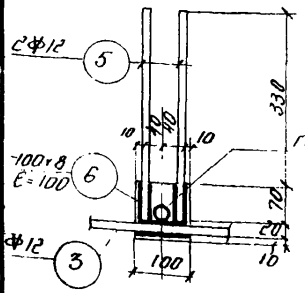
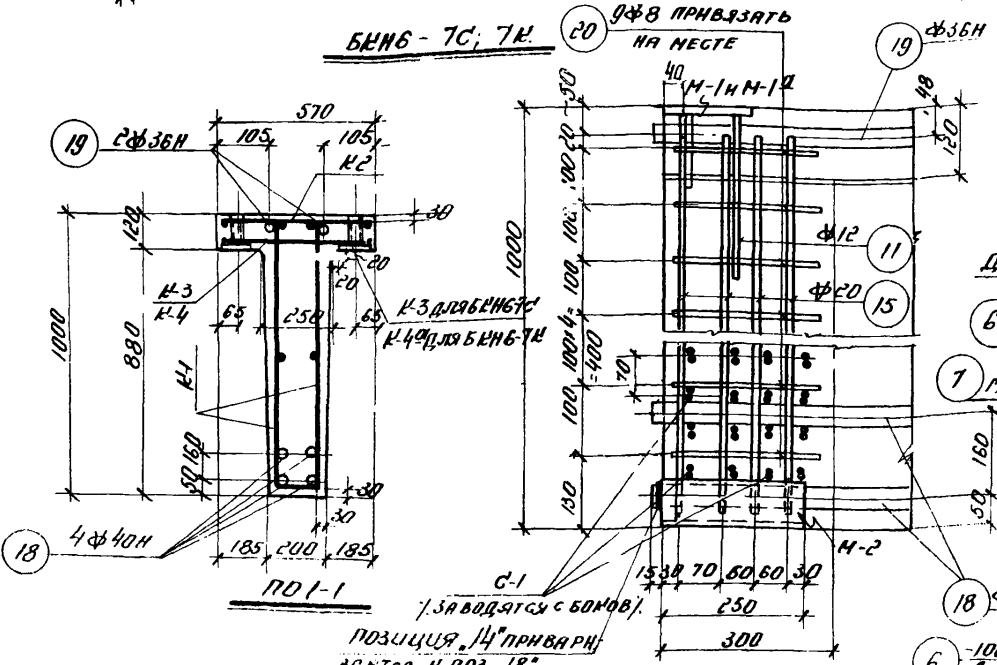
**ПРИМЕЧАНИЕ.** АРМИРОВАННЫЕ, СПЕЦИФИЧЕСКИЕ АРМАТУРЫ И  
 ОБЩИЕ ПРИМЕЧАНИЯ СМ. НА ЛИСТАХ 27, 28 И 29

РАСХОД МАТЕРИАЛОВ НА 1 БЭЛКУ								ВЕС БАЛКИ Т
ТИП БАЛКИ	СОДЕРЖ. СТАЛИ В 1 М <sup>3</sup> БЕТОНА	МАРКА БЕТОНА	БЕТОН М <sup>3</sup>	СТАЛЬ М <sup>2</sup> 25ГС	СТАЛЬ СР.3 ПРОФИЛЬ ПОЛОСОВ.	РАЗОВЫЕ ТРУБЫ	ВСЕГО	
БКНБ-7С	361	400	1.66	516.8	72.9	4.4	594.1	4.2
БКНБ-7К	378	400	1.66	523.3	94.6	5.3	623.8	4.2

ДЕТАЛЬ "А"

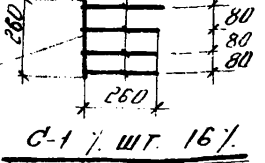


БЖНБ - 7С; 7К

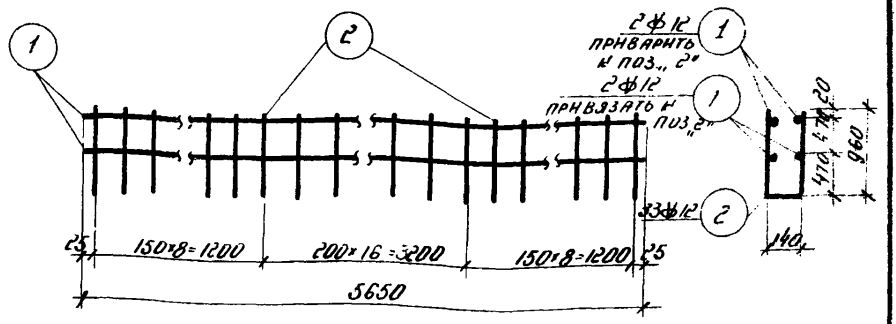


ДЕТАЛЬ "Б"

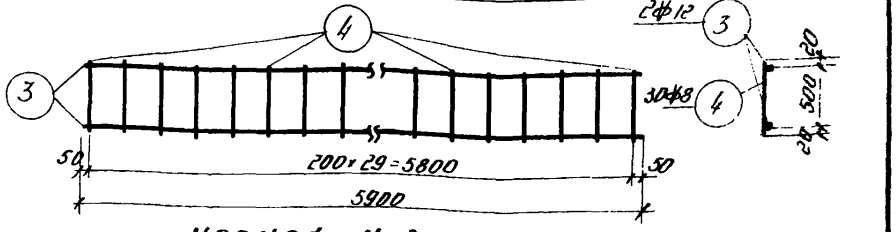
**ПРИМЕЧАНИЕ:** ОПЛУТБНЫЕ РАЗМЕРЫ, СПЕЦИФИКАЦИЮ АРМАТУРЫ И ОБЩИЕ ПРИМЕЧАНИЯ СМ. НА ЛИСТАХ 26, 28 И 29.



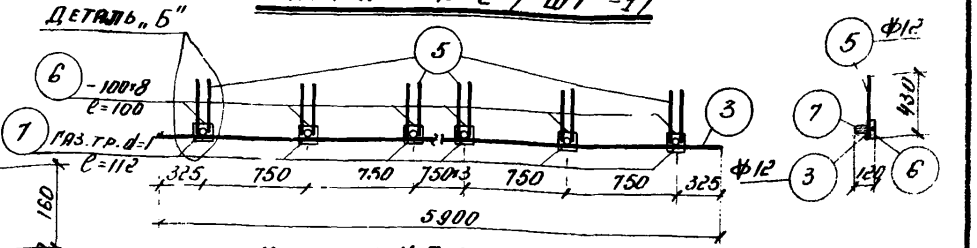
С-1 ШТ. 16



КАРКАС К-1 ШТ. 1

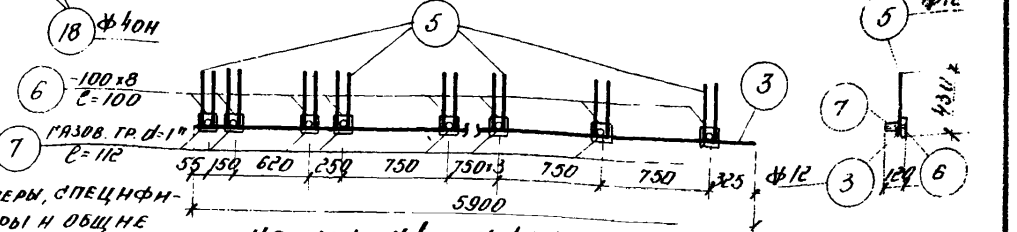


КАРКАС К-2 ШТ. 1



КАРКАС К-3 ШТ. 2

ДЛЯ БЖНБ-7С



КАРКАС К-4 ШТ. 1

ДЛЯ БЖНБ-7К

У. К-4 ЗЕРКАЛЕН К-4

ТД 1956 г	СБОРНЫЕ ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫЕ ПРЕДВАРИТЕЛЬНО-НАПРЯЖЕННЫЕ ПОДКРАНОВЫЕ БЛЮКИ ПРОЛЕТОВ 6 М ПОДКРАНОВЫЕ БЛЮКИ БЖНБ-7С; 7К. АРМИРОВАНИЕ.	НЗ-01-04 ВЫП. 1 Лист 27
--------------	--	-------------------------------

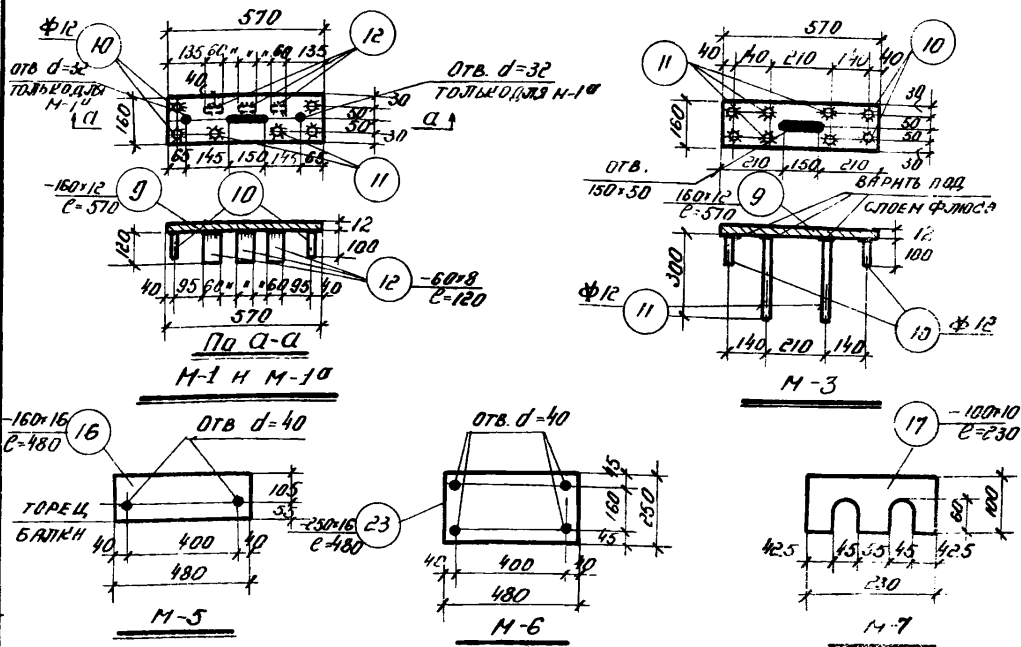
# СПЕЦИФИКАЦИЯ АРМАТУРЫ НА БАЛКУ

ТНП БАЛКИ	КАРКАС НАН ОТДЕЛЬНЫЕ СТЕРЖНИ	НАН ПОЗ	Э С Ч И З	КАЛИБР СТЕРЖНЯ мм	ДЛИНА мм	КОЛ. шт. на балку	ОБЩАЯ длина м	ВЕС В кг	
								ПОЗ.	ОБЩ.
БКНБ-7С	Н-1	1	5650	Φ12	5650	4	22.6	20.1	
	шт. 1/	2	400	Φ12	2060	33	68.0	60.5	
	Н-2	3	5400	Φ12	5900	2	11.8	10.5	
	шт. 1/	4	340	Φ8	540	30	16.2	6.4	
	Н-3	3	СМ. Н-2	Φ12	5900	2	11.8	10.5	
		5	400	Φ12	400	32	12.8	11.4	
	шт. 2/	6	- 100 × 8	-	100	16	1.6	10.0	
		7	ГАЗОВЫЕ ТРУБЫ	1"	112	16	1.8	4.4	
	шт. 16/	8	260	Φ8	260	80	20.8	8.2	
	Н-1	9	- 160 × 12	-	570	2	1.1	16.6	
	шт. 2/	10	100	Φ12	100	8	0.8	0.7	
		11	300	Φ12	300	4	1.2	1.1	
		12	- 60 × 8	-	120	6	0.7	2.6	
	Н-2	13	Г 300	-	250	2	0.5	17.3	
	шт. 2/	14	80 × 20	-	273	2	0.5	6.3	
		15	920	Φ20	920	22	20.2	50.0	
	Н-5	16	- 160 × 16	-	480	2	1.0	20.1	
	шт. 2/								
	ОТДЕЛЬНЫЕ СТЕРЖНИ	18	5980	Φ40H	5980	4	23.9	235.9	
		19	5980	Φ36H	5980	2	12.0	95.9	
		20	270	Φ8	790	18	14.2	5.6	
БКНБ-7Н	Н-4	3	СМ. Н-2	Φ12	5900	2	11.8	10.5	
	шт. 1/	5	СМ. Н-3	Φ12	400	40	16.0	14.2	
		6	- 100 × 8	-	100	20	2.0	12.6	
		7	ГАЗОВЫЕ ТРУБЫ	1"	112	20	2.2	5.3	
	Н-3	9	- 160 × 12	-	570	1	0.6	9.0	
	шт. 1/	10	СМ. Н-1	Φ12	100	4	0.4	0.4	
		11	"	Φ12	300	4	1.2	1.1	
	Н-4	21	Г 100 × 10	-	160	2	0.3	4.5	
	шт. 2/	22	80 / 150 70	Φ12	230	6	1.4	1.2	
		11	СМ. Н-1	Φ12	300	6	1.8	1.6	
	Н-5	16	- 160 × 16	-	480	1	0.5	10.0	
	шт. 1/	23	- 250 × 16	-	480	1	0.5	15.7	
ПОБКНБ-7С: Н-1; Н-2; С-1; М-1; М-10; М-2;								ПОЗ 18, 19, 20	537.7
ПРИМЕЧАНИЕ: НАРЕН М-1 И М-10 ПО 1 <sup>ой</sup> ШТ. МАРКА М-10 ОТЛИЧАЕТСЯ ОТ НАРЕН М-1 ОТВЕРСТИЯМИ В ПОЗ. "9"									

# ВЫБОРКА АРМАТУРЫ И ЗАКЛАДНЫХ ЧАСТЕЙ

33

ТИП БАЛКИ	СТАЛЬ НАРЕН 25ГД					СТАЛЬ НАРЕН СТ. 3.						ГАЗОВЫЕ ТРУБЫ 1"	ОБЩНИ ВЕС кг
						ШВЕЛ ЛЕР	УГЛО БЛС	ПОЛОСОВАЯ					
	Ф40H	Ф36H	Ф20	Ф12	Ф8	Г300	100x10	δ=20	δ=16	δ=12	δ=8		
БННБ-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
БННБ-7Н	235.9	95.9	50.0	121.9	20.2	17.3	4.5	6.3	25.7	25.6	15.2	5.3	623,3



**ПРИМЕЧАНИЕ:** ОПАЛУБНЫЕ РАЗМЕРЫ, ЗАКЛАДНЫЕ ЧАСТИ, ЛАМИРОВАНИЕ 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
- пф.т.н. ... п-число стержней; т-расчетный диаметр стержня
- Н-символ ПРЕДВАРИТЕЛЬНО НАПРЯЖЕНИЯ

ТД  
1956 г

СБОРНЫЕ ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫЕ ПРЕДВАРИТЕЛЬНО-НАПРЯЖЕННЫЕ ПОДКРЫШОВЫЕ БАЛКИ ПРОДЛИН 6 м  
ПОДКРЫШОВЫЕ БАЛКИ: БКНБ-7С, 7Н;  
СПЕЦИФИКАЦИЯ АРМАТУРЫ.

НЗ-01-04  
Вып. 1

Лист 28

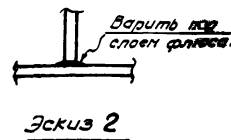
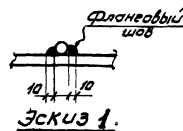


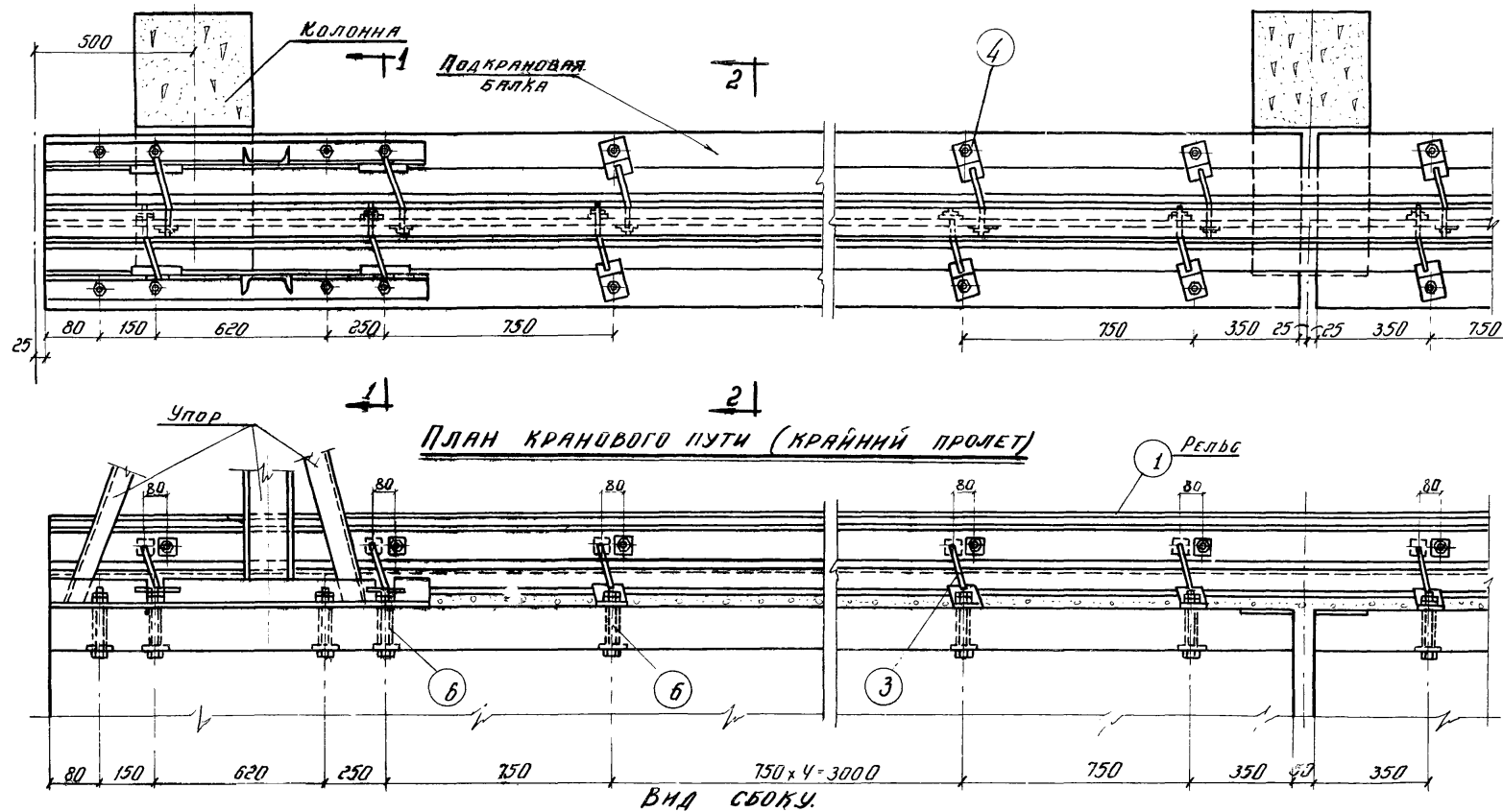
## Примечания:

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 25 ГС (ГОСТ 7314-55) и сталь Ст 3 (ГОСТ 380-50).  
Стержни поз., "18", "19" из стали марки 25 ГС подвергаются 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 силовой 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-146-52. 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 коэффициента 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 выпуклом швом ширину его принять равной 10 мм (см. эскиз 1). Швы впритык варить по слою фланса (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 45.
13. Опалубные размеры, армирование и спецификацию арматуры см. на листах 26, 27 и 28.





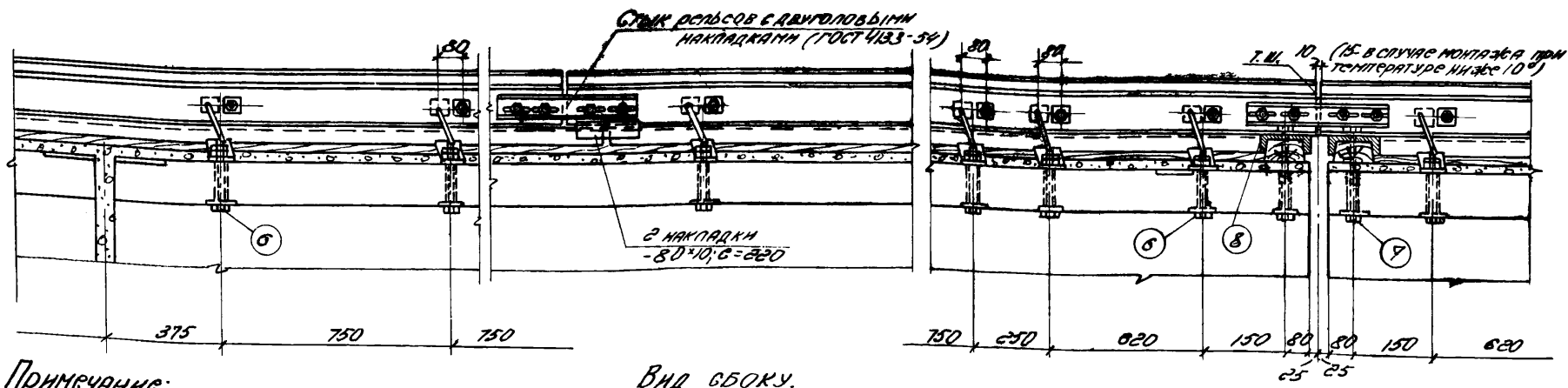
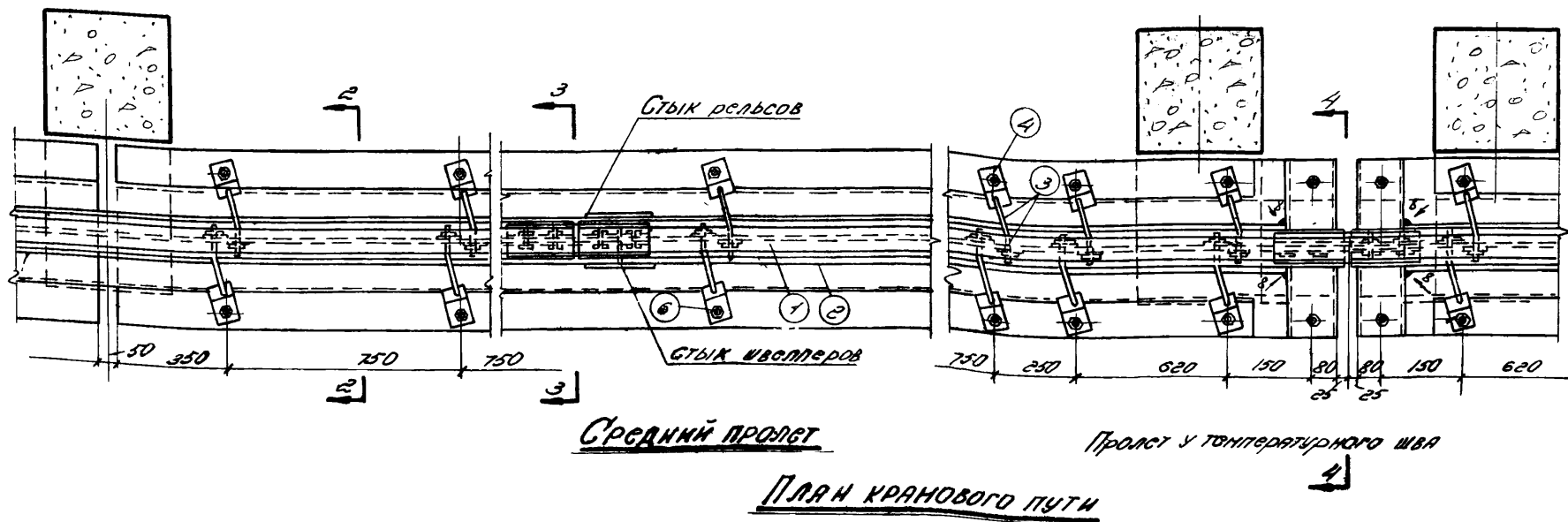
### ПРИМЕЧАНИЯ:

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 смодетать 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

КЗ-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.



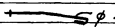
ТД  
1956 г

Сварные железобетонные предварительно-напряженные подкрановые балки пролетом 6 м.  
Крепление рельсов к подкрановым балкам БКНБ-10, 2С, 3С и БКНБ-1К, 2К, 3К (у температур. шва)

КЭ-01-04  
Вып. 1  
Лист 31



# Спецификация на один пролет

Пролет	Марка	МН поз.	Сечение	Длина мм	Кол-во шт.	Вес кг	Прз.	Марки	Длины
Крайний	М-1	1	Рельс Р38	6000	1	230,5	230,5		
		2	$\angle 16^\circ$	6000	1	103,4	103,4		
		3	 $\phi 18$	360	16	0,81	13,0		
		4	$-80 \times 10$	145	12	0,93	11,2		382,1
		5	Гвозди $d = 3,5$	60	10	0,004	0,04		
		6	Болт $d = 24 \text{ с } 2^{\text{м}} \text{ гайками}$	220	20	1,2	24,0		
Средний	М-1	1	Рельс Р38	6000	1	230,5	230,5		
		2	$\angle 16^\circ$	6000	1	103,4	103,4		
		3	 $\phi 18$	360	16	0,81	13,0		
		4	$-80 \times 10$	145	12	0,93	11,2		381,0
		5	Гвозди $d = 3,5$	60	10	0,004	0,04		
		6	Болт $d = 24 \text{ с } 2^{\text{м}} \text{ гайками}$	220	16	1,2	19,2		
У температурного шва	М-1	1	Рельс Р38	3935	1	230,3	230,3		
		2	$\angle 16^\circ$	3815	1	100,2	100,2		
		3	 $\phi 18$	360	18	0,81	14,6		
		4	$-80 \times 10$	145	18	0,93	16,7		
		5	Гвозди $d = 3,5$	60	10	0,004	0,04		396,4
		6	Болт $d = 24 \text{ с } 2^{\text{м}} \text{ гайками}$	220	18	1,20	21,6		
		7	Болт $d = 24 \text{ с } 2^{\text{м}} \text{ гайками}$	320	2	1,6	3,2		
		8	$\angle 16^\circ$	570	1	9,80	9,8		

## Указания по монтажу пути

Монтаж краевого 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 вытаскиваются из распылителя до 15% и должны быть антисептированы. Нижняя часть бруса, соприкасающаяся с бетоном, перед укладкой должна быть оцинкована.

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

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

После этого производится устройство бетонного слоя из бетона марки 300 на мелком щебне (крупностью не более 5 мм) с добавлением 50,5-1,0 мм длиной ~ 10 мм с содержанием 30 кг на 1 м<sup>3</sup> бетона.

Временные подкладки после бетонирования следует обязательно удалить из 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 мм	Длина мм	Объем м <sup>3</sup>
Крайний	80 × 150	6000	0,072
Средний	80 × 150	6000	0,072
У температурного шва	80 × 150	6400	0,077

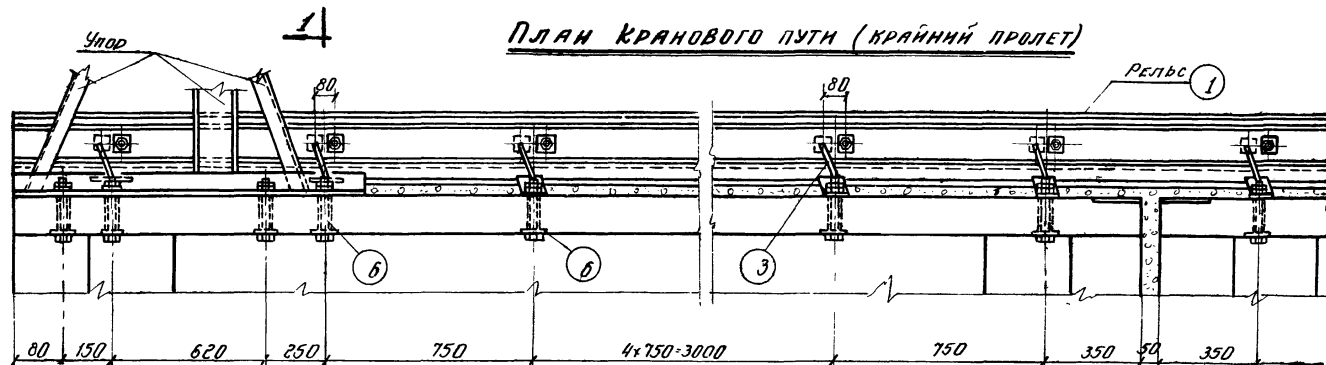
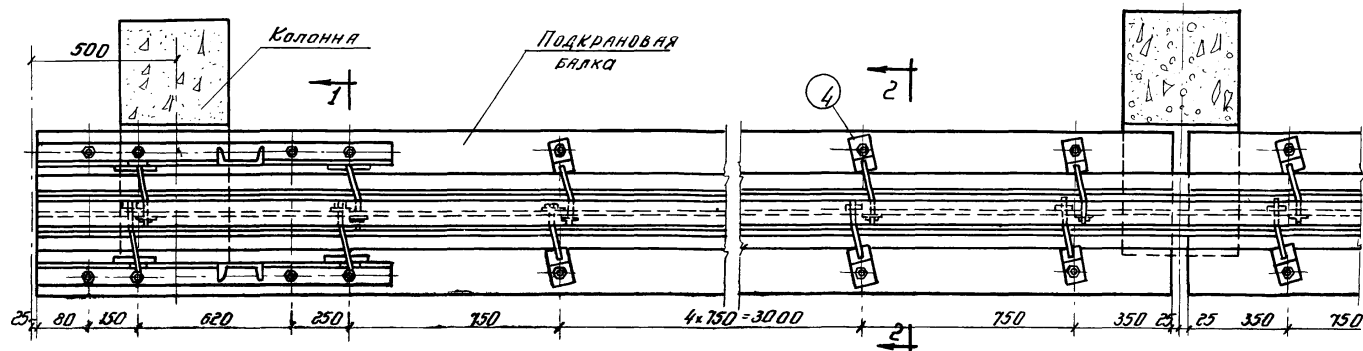
ТД

1956 г.

Старое железобетонное предварительно напряженное подкрановое балки пролетом 6 м.  
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

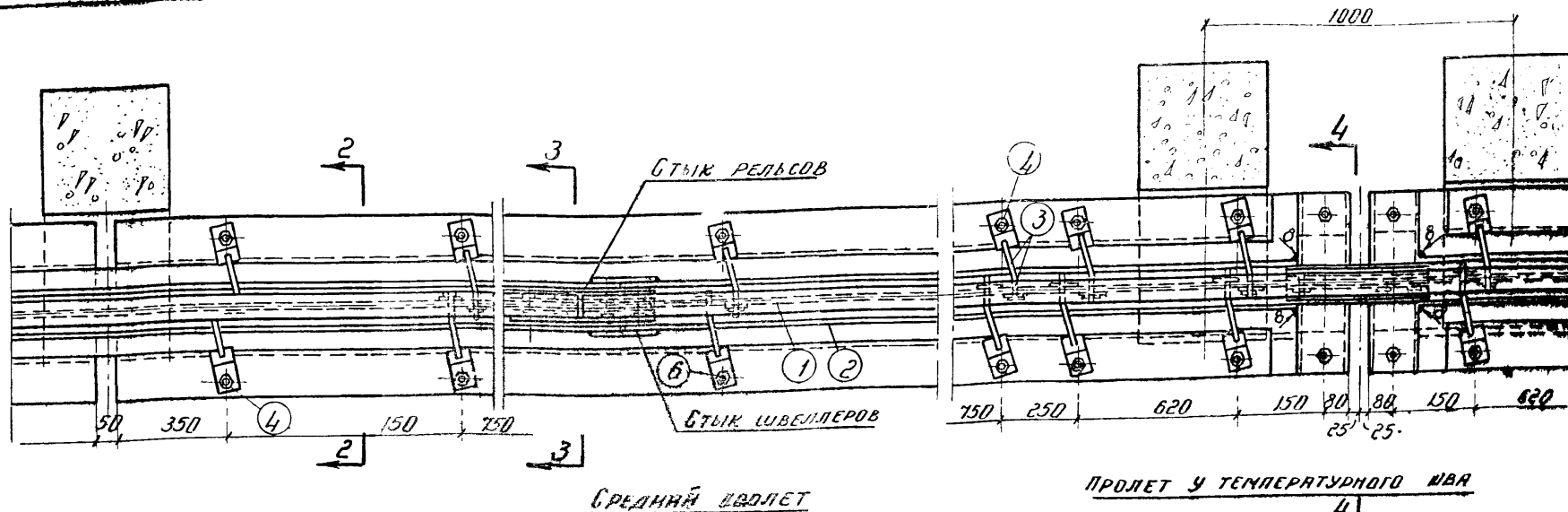
ПРИМЕЧАНИЯ:

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

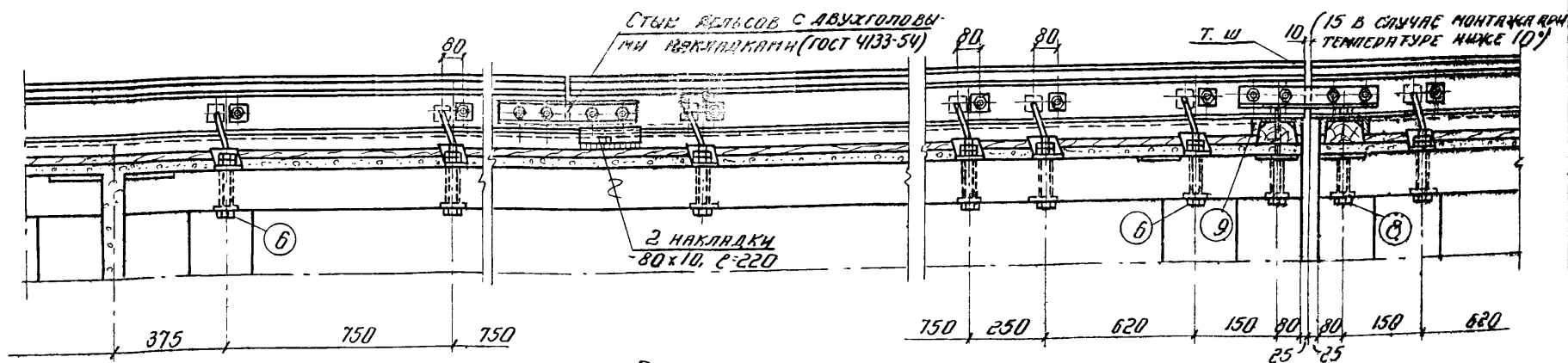
ТД  
1956г

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

КЭ-01-04  
Выпуск 1  
Лист 34



ПЛАН КРАНОВОГО ПУТИ



ВИД СБОКУ.

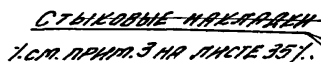
ПРИМЕЧАНИЯ

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 накладки см. на листе 36

**ТД**  
1956 г

СБОРНЫЕ ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫЕ ПРЕДВАРИТЕЛЬНО-НАПРЯЖЕННЫЕ ПОДКРАНОВЫЕ БАЛКИ ПРОТЕТОМ 6М.  
КРЕПЛЕНИЯ РЕЛЬСОВ К ПОДКРАНОВЫМ БАЛКАМ БКНБ-4С, 5С, 6С, 7С и БКНБ-4К, 5К, 6К, 7К (У ТЕМП ШВА)

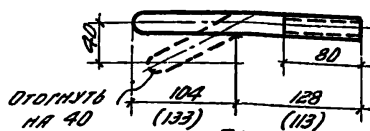
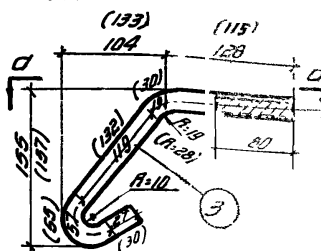
К 3-04-04  
выпуск-1  
Лист 35



ГАЗОВАЯ ТРУБА

**БЕТОН МАРКИ 200**

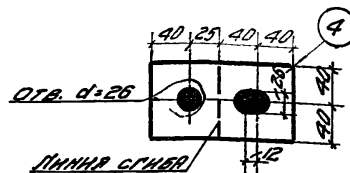
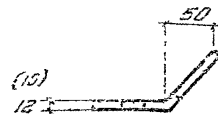
с стальным волосом  $\phi 0,5-1,0$  мм  
длинной 100 мм с содержанием  
50 кг на  $1 \text{ м}^3$  бетона.



ОТОГНУТЬ  
НА 40

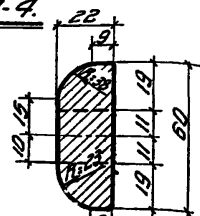
No d-d.

1. РАЗМЕРЫ В СКОБКАХ ПРИ РЕЗЬБЕ Р43/

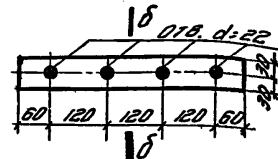


OTB. d=2

ЛИНИЯ СГН



no d-d.

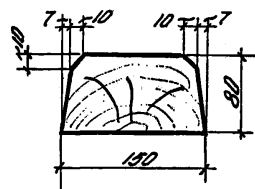


СТЫКОВАЯ НАКЛАДКА  
ДЛЯ РЕЛЬСА КР-70.

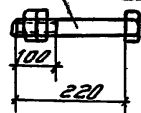
1. с. т. прит. 3 на листе 35%

ПРИМЕЧАНИЯ:

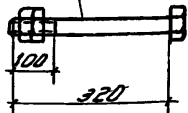
1. ПЛАН И ВИД СБОРКИ КРЕПЛЕНИЯ ПОДПРАВНЫХ РЕЗЬБОВ К БАЛКАМ см. НА ЛИСТЫХ 34 И 35.
2. УКАЗАНИЯ ПО МОНТАЖУ И СПЕЦИФИКАЦИИ см. НА ЛИСТЫХ 37 И 38.



5077 d:24 (6)  
L:220



БОНТ d=24 (8)  
L=320



## ДЕРЕВЯННЫЙ БРУС


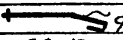
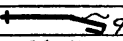
**150x80.**

СБОРНЫЕ ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫЕ ПРЕДВАРИТЕЛЬНО-НАПРЯЖЕННЫЕ ПОДКРАНОВЫЕ БЛЮКИ ПРОЛЕТОМ 6 м  
КРЕПЛЕНИЕ РЕЛЬСОВ К ПОДКРАНОВЫМ БЛЮКАМ:

БКНБ-4С, 4К; БКНБ-5С, 5К; БКНБ-6С, 6К; БКНБ-7С, 7К



# СПЕЦИФИКАЦИЯ НА ОДИН ПРОЛЕТ

ПРОЛЕТ	МАРКА	N ПОЗ.	СЕЧЕНИЕ	ДЛИНА мм	КОЛ- ВО ШТ.	ВЕС, кг		
						ПОЗ.	МАРКА	ОБЩИЙ
КРАЙНИЙ		1	Рельс Р43	6000	1	261,7	261,7	413,3
		2	Г 16 <sup>д</sup>	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=24 с 2 гайками	220	20	1,2	24,0	
СРЕДНИЙ		1	Рельс Р43	6000	1	261,7	261,7	412,2
		2	Г 16 <sup>д</sup>	6000	1	103,4	103,4	
		3	 φ 18	360	16	0,81	13,0	
		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	261,5	261,5	427,6
		2	Г 16 <sup>д</sup>	5816	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	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	Г 16 <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 БРУСЫ ВЫПОЛНЯЮТСЯ ИЗ БУКА ИЛИ ДУБА С ВЛАЖНОСТЬЮ ДО 15% И ДОЛЖНЫ БЫТЬ АНТИСЕПТИРОВАНЫ. НИЖНЯЯ ЧАСТЬ БРУСА СОПРЯГАЮЩАЯСЯ 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 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 ВЕРТКАЛИ.  
 ПОСЛЕ ЭТОГО ПРОИЗВОДИТСЯ УСТРОЙСТВО БЕТОННОГО СЛОЯ ИЗ БЕТОНА МАРКИ 200 НА НЕЛКОМ ЩЕБНЕ (КРУПНОСТЬЮ НЕ БОЛЕЕ 7 мм) СО СТАЛЬНЫМ ВОЛОСНЫМ Ф03-10 мм ДЛИННОЮ ≈ 100 мм С СОДЕРЖАНИЕМ 50 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. СТЫКОВЫЕ НАКЛАДКИ В СПЕЦИФИКАЦИЮ НЕ ВКЛЮЧЕНЫ.
2. МОНОТРУБКУ ПУТИ СМ. НА ЛИСТАХ 34, 35, 36.


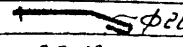
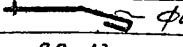
## СПЕЦИФИКАЦИЯ ДРЕВЕСИНЫ НА ОДИН ПРОЛЕТ

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.	НЭ-01-04 Вып. 1
СПЕЦИФИКАЦИЯ И УКАЗАНИЯ ПО МОНТАЖУ ПУТИ ПО БАЛКАМ БКНБ-4с, 4к, БКНБ-5с, 5к	ЛНСТ 37

## СПЕЦИФИКАЦИЯ НА ОДНН ПРОЛЕТ

ПРОЛЕТ	НАРЕН	N ПОЗ.	СЕЧЕНИЕ	ДЛИНА МН	КОЛ- ЧЕСТВО ШТ.	ВЕС КГ.		
						ПОЗ	МАРКА	ОБЩИИ
КРАЙНИИ	Н-1	1	Рельс КР 70	6000	1	316,2	316,2	472,1
		2	Л 16 <sup>а</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>м</sup> гаечками	220	20	1,2	24,0	
		7	Пружинная шайба ГОСТ 6042-63	—	16	0,023	0,37	
СРЕДНИИ	Н-1	1	Рельс КР 70	6000	1	316,2	316,2	471,6
		2	Л 16 <sup>а</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>м</sup> гаечками	220	16	1,2	19,2	
		7	Пружинная шайба ГОСТ 6042-63	—	16	0,023	0,37	
У ТЕМПЕРАТУРНОГО ШВА	Н-1	1	Рельс КР 70	5995	1	315,9	315,9	481,7
		2	Л 16 <sup>а</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>м</sup> гаечками	220	18	1,20	21,6	
		7	Пружинная шайба ГОСТ 6042-63	—	18	0,023	0,41	
		8	Болт d=24 с 2 <sup>м</sup> гаечками	320	2	1,60	3,2	
		9	Л 16 <sup>а</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 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 УСТАНАВЛИВАЕТСЯ РЕЛЬС НА ШВЕЛЛЕР И ПРОИЗВОДИТСЯ ПРЕДВАРИТЕЛЬНОЕ КРЕПЛЕНИЕ РЕЛЬСА К ПОДКРАНОВЫМ БАЛКАМ ПОСРЕДСТВОМ ДЕТАЛЕЙ Н-1, КРЮКОВ "З" И БОЛТОВ "Б" С ВЫВЕРКОЙ РЕЛЬСА ПО ВЕРТИКАЛИ. ПОСЛЕ ЭТОГО ПРОИЗВОДИТСЯ УСТРОЙСТВО БЕТОННОГО СЛОЯ ИЗ БЕТОНА НАРЕН 200 НА НЕЖКОМ ЩЕБНЕ (КРУПНОСТЬЮ НЕ БОЛЕЕ 7ММ) СО СТАЛЬНЫМ ВОЛОСКОМ ф 05-10 ММ ДЛИНОЙ С 100ММ С СОДЕРЖАНИЕМ 50% НА 1 М<sup>3</sup> БЕТОНА.

ВРЕМЕННЫЕ ПОДКЛАДКИ ПОСЛЕ БЕТОНИРОВАНИЯ СЛЕДУЕТ ОБЯЗАТЕЛЬНО УДАЛИТЬ И ЭТИ МЕСТА ТЩАТЕЛЬНО ЗАЛІТЬ 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 ДЕРЕВЕСИНЫ НА ОДНН ПРОЛЕТ

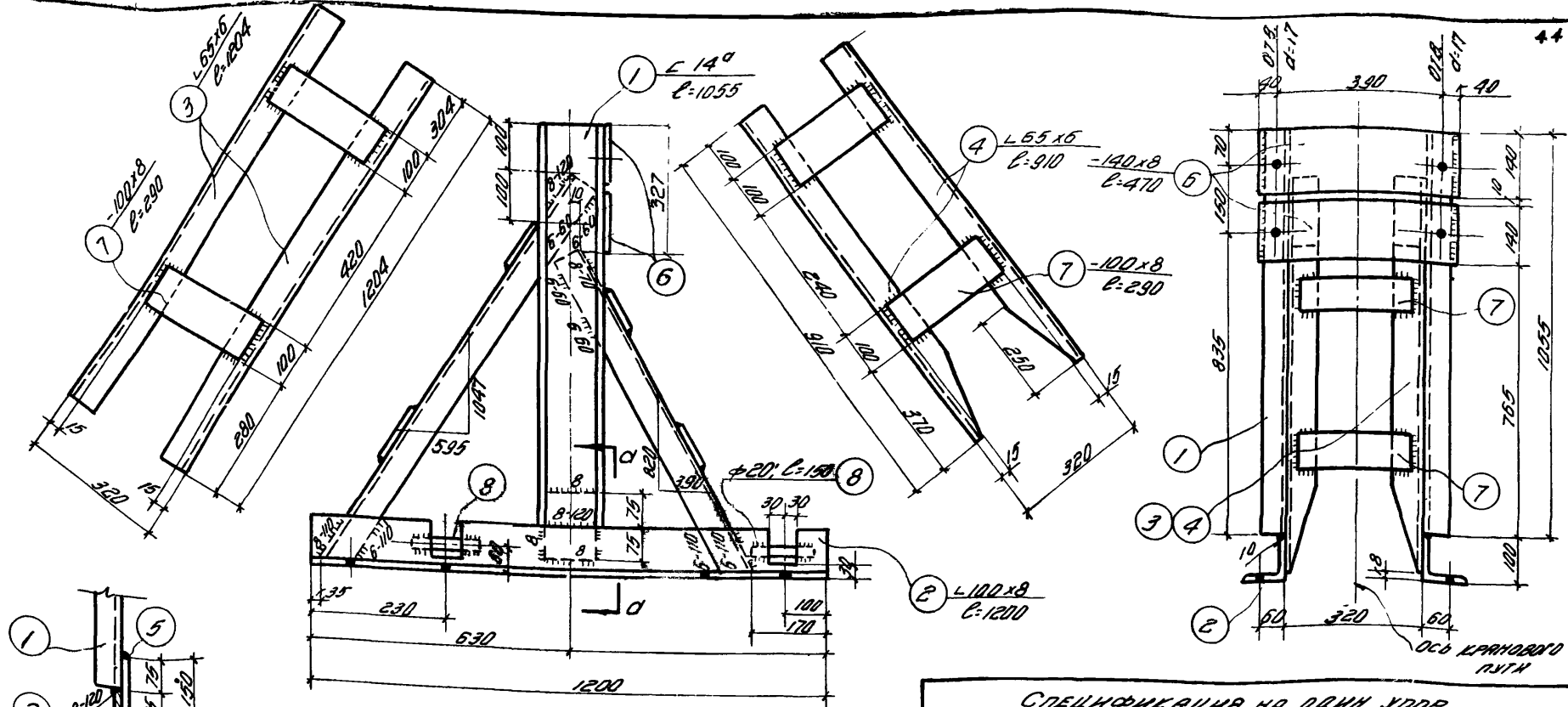
ПРОЛЕТ	СЕЧЕНИЕ	ДЛИНА МН	ОБЪЕМ М <sup>3</sup>
КРАЙНИИ	80x150	6000	0,072
СРЕДНИИ	80x150	6000	0,072
У ТЕМПЕРАТУРНОГО ШВА	80x150	6400	0,077

ТД  
1956 г

СБОРНЫЕ ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫЕ ПРЕДВАРИТЕЛЬНО-НАПРЯЖЕННЫЕ ПОДКРАНОВЫЕ БАЛКИ ПРОЛЕТОВ БМ  
СПЕЦИФИКАЦИЯ И УКАЗАНИЯ ПО МОНТАЖУ ПУТИ ПО БАЛКАМ БМНБ-6С, 6М, БМНБ-7С, 7М

КЗ-01-04  
вып. 1

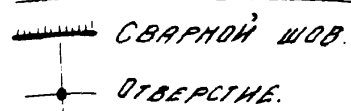
Лист 38



СПЕЦИФИКАЦИЯ НА ОДИН УПОР					
СТАЛЬ МАРКИ СТ.3.					
№ ПОЗ.	СЕЧЕНИЕ	ДЛИНА мм	КОЛ-ВО ШТ.	ВЕС кг.	
				ПОЗ.	УПОРА
1	L 140	1055	2	30,8	109,8
2	L 100x8	1200	2	29,5	
3	L 65x6	1204	2	14,3	
4	L 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 ЭЛЕКТРОДАМИ МАРКИ Э42  
 2. ВСЕ НЕОБОЗНАЧЕННЫЕ ШВЫ h=6 мм.

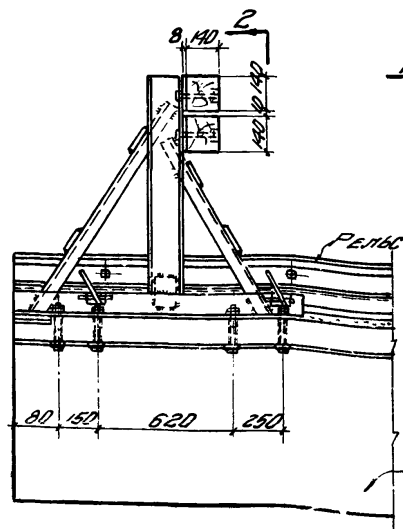
УСЛОВНЫЕ ОБОЗНАЧЕНИЯ:



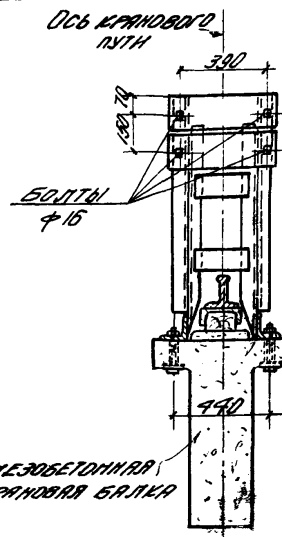
**ТД**  
1956 г.

СБОРНЫЕ ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫЕ ПРЕДВАРИТЕЛЬНО-НАПРЯЖЕННЫЕ ПОДДЕРЖИВАЮЩИЕ БАЛКИ ПРОСЕКОМ 5 м.  
 УПОР ДЛЯ КРАНОВ ПРЯМОУГОЛЬНОСТЬЮ 5 м 10 т.

КЗ-04-04  
Вып. 1  
Лист 39



2



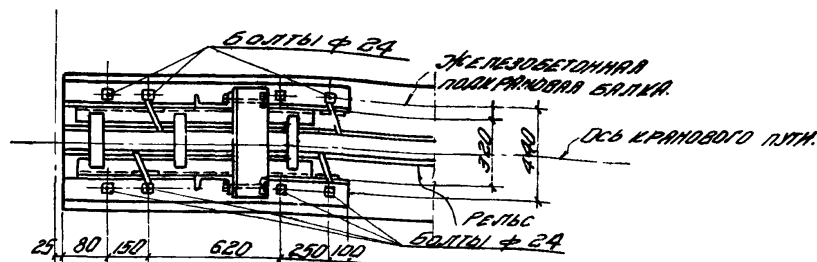
ЖЕЛЕЗОБЕТОННАЯ ПОДКРАНОВАЯ БАЛКА

РАЗРЕЗ 2-2.

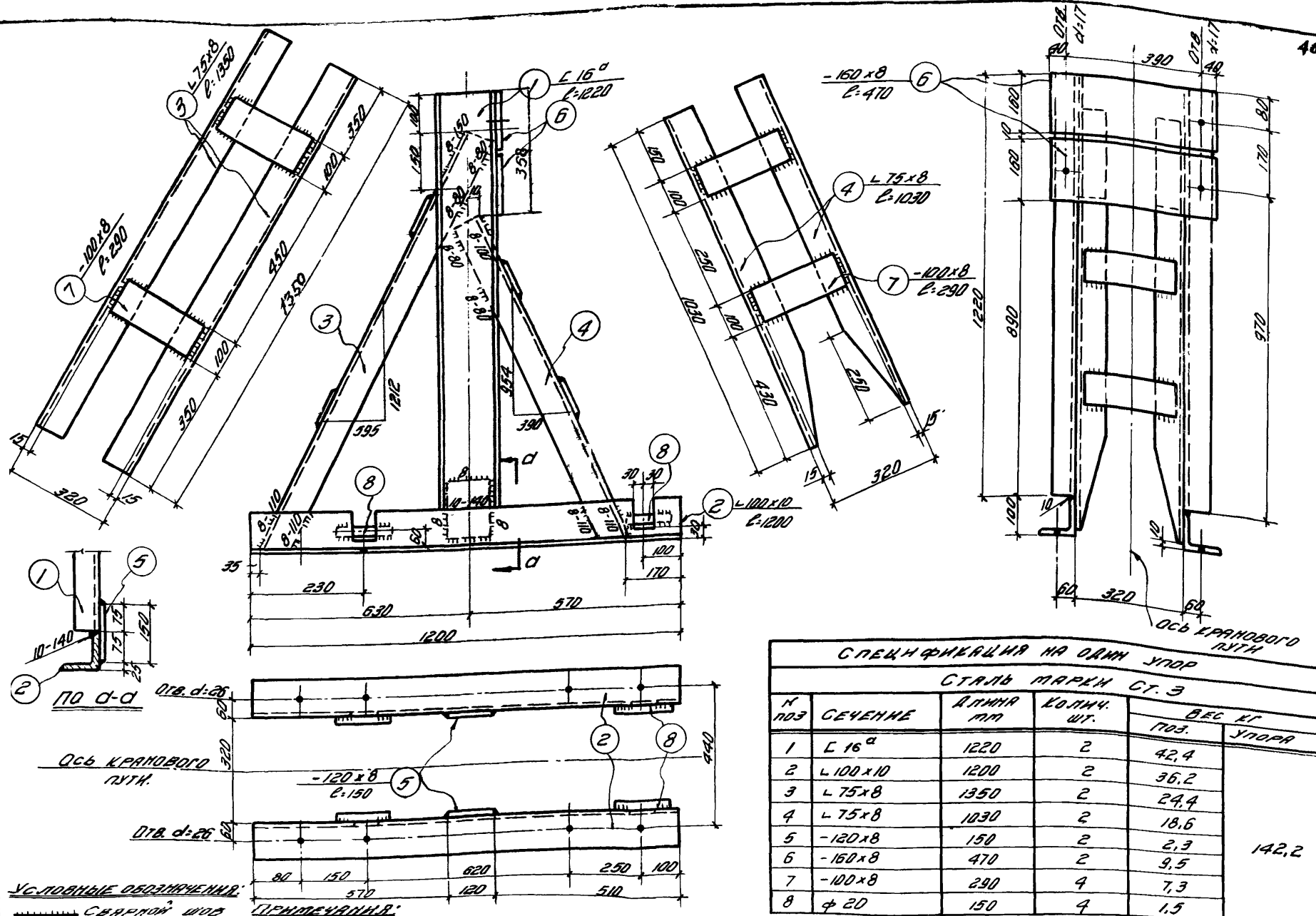
СПЕЦИФИКАЦИЯ НА ДЕРЕВЯННЫЕ ЭЛЕМЕНТЫ УПОРА И ИХ КРЕПЛЕНИЯ							
ДЕРЕВО КОСНА СЛАБОУСЫХЩЕГО НЕ БОЛЕЕ 25%.				БОЛТЫ			
СЕЧЕНИЕ мм	ДЛИНА мм	КОЛ. шт.	ОБЪЕМ м <sup>3</sup>	ДИАМЕТР мм	ДЛИНА мм	КОЛ. шт.	ВЕС кг
140x140	450	2	0,018	$\phi 16$	150	4	1,0

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 УПОР К ЖЕЛЕЗОБЕТОННОЙ ПОДКРАНОВОЙ БАЛКЕ.



УСЛОВНЫЕ ОБОЗНАЧЕНИЯ:

СВАРНОЙ ШОВ

ОТВЕРСТИЕ

595

ПРИМЕЧАНИЯ:

1. СВАРКА ШОВОВ ВЫПОЛНЯЕТСЯ ЭЛЕКТРОДАММ МАРКИ Э-42.

2. ВСЕ НЕОБОЗНАЧЕННЫЕ ШВЫ 1:5 мм

ТД  
1956 г.

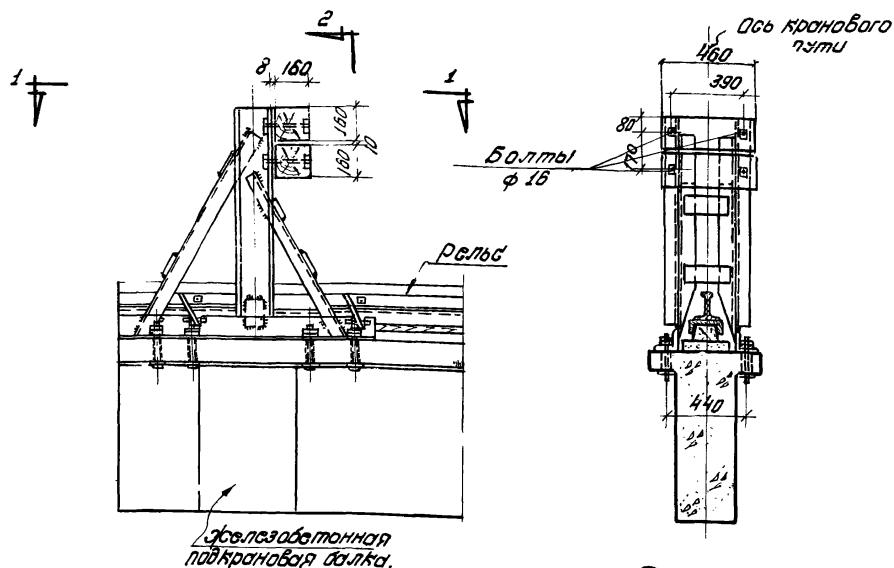
СБОРНЫЕ ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫЕ ПРЕДВАРИТЕЛЬНО-

НАПРЯЖЕННЫЕ ПОДКРАПОВЫЕ БАЛКИ ПРОЛОТОМ 5 м.

УПОР ДЛЯ КРАНОВ ГРУЗОПОДЪЕМНОСТЬЮ 15 И 20 т.

КЗ-01-04  
Вып. 1

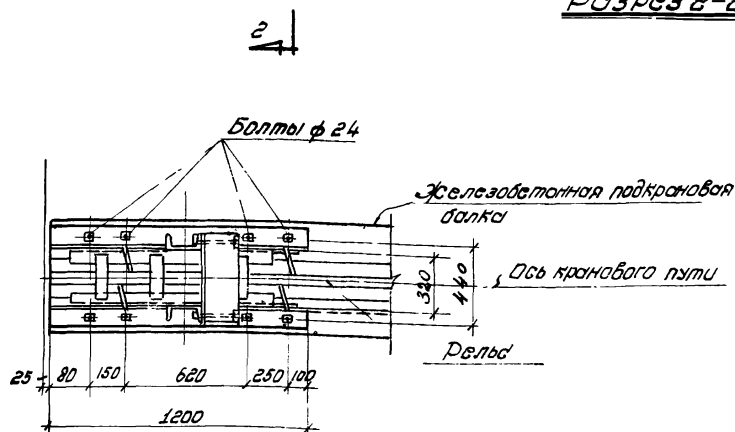
Лист 41



РДЗРБЗ 2-2

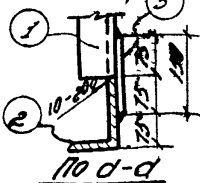
СПЕЦИФИКАЦИЯ НА ДЕРЕВЯННЫЕ ЭЛЕМЕНТЫ УПАРА И ИХ КРЕПЛЕНИЯ							
ДЕРЕВЬО (одна боковая часть не более 25%)				БОЛТЫ			
Сечен. мм.	Длина мм.	Кол. шт.	Объем м³	Диаметр мм.	Длина мм.	Кол. шт.	Вес кг.
160×160	460	2	0,024	φ 16	180	4	1,2

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



План по 1-1

Крепление упора к железобетонной  
подкрановой балке



OMB. d = 30

Ось кранового  
пути.

On B.  $\alpha = 30$

ПЕРВЫЕ ОБОЗНАЧЕНИЯ:

## СВЕРНУЙ ШОВ

*Отверстие*

ПРИМЕЧАНИЯ:

Сварка швов производится электродом  
марки Э-42.

Все неизвестные швы  $h = 6 \text{ мм}$ .

ТД  
1956

БЕОРНЫЕ ЭЛЕКТРОСТАТОННЫЕ ПРЕДВАРИТЕЛЬНЫЕ  
МАТЕРИАЛЬНЫЕ ПОДКРАСОВЫЕ БАЛКИ ПОДСТАВКИ

Цирк для Краков грузоподъемностью 300 т

КЗ-01-04  
861040K-I

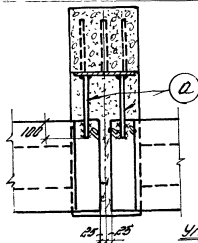
DNCT 43

Спецификация на один упор.					
Сталь марш Ст. 3					
№№ поз.	Сечение	Длина мм	Кол-во ест. шт.	Вес кг	
				поз.	упор
1	Г 24°	1380	2	734	231,7
2	Л 150×100×12	1200	2	512	
3	Л 100×10	1540	2	465	
4	Л 120×10	1053	2	317	
5	- 220×10	150	2	48	
6	- 160×8	510	2	104	
7	- 100×8	290	4	74	
8	Р 30	150	4	33	

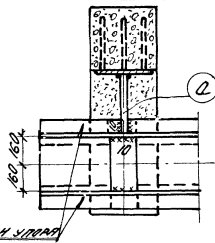
КЗ-01-04	
Вып.1	
Лист	44



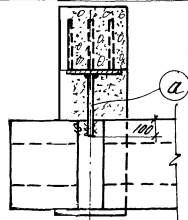
НА СРЕДНЕЙ КОЛОННЕ    НА КРАЙНЕЙ КОЛОННЕ    НА КОЛОННЕ У ТЕМПЕРАТУРНОГО ШВА



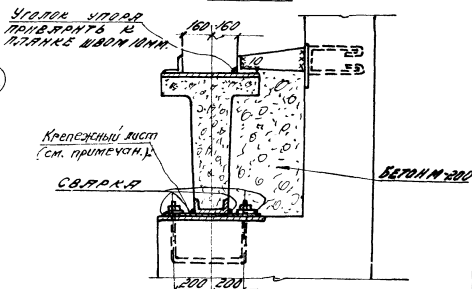
No 1-1



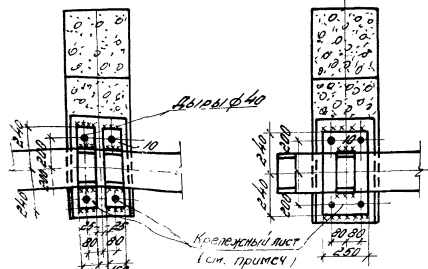
По 4-4



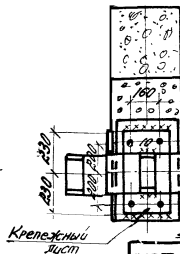
70 5-5



По 8-8



№ 3-3



По 6-6

ПРИМЕЧАНИЯ: 1. КРЕПЕЖНЫЕ ЛЮБЫ ПРИВЯ-  
ЗЫВАЮТСЯ ШВОМ ПОДШИВНОЙ ЛЮБЫ К ЗАКРЕПЛЕННЫМ ЧАСТИМ В  
ПОДПРАВЛЕННОМ БЛЮДКЕ ДО УСТАНОВЛЕНИЯ ЕЕ НА МЕСТО. ПОСЛЕ УСТАНОВ-  
ЛЕНИЯ БЛЮДКИ, ВЫЗЕРИТЕЛИ КРАЙНОВОГО ЛЮБЫ КРЕПЕЖНЫЕ ЛЮБЫ ПРИВЯЗЫ-  
ВАЮТСЯ К ЗАКРЕПЛЕННЫМ ЧАСТЯМ В КОЛОДЦЕ ШВОМ ПО Т.Н.

2. КРЕПЕЖНЫЕ ЛЮБЫ ПРИВЯЗЫВАЮТСЯ В СПЕЦИФИКАЦИИ БЛЮДКА.

3. ДЛИНА КРЕПЕЖНОГО ЛЮБЫ ДОЛЖНА ОПРЕДЕЛЯТЬСЯ ПРИ ПРИВЯЗ-  
КЕ ПРОДОЛЖИТЕЛЬНОСТИ СПЕЦИФИКАЦИИ НА ШТУК ЛЮБЫ ПОДШИВ-  
НОГО БЛЮДКА ПО ДЛИНЕ ПОДШИВНОГО ПОДБЕДКА.

4. НЕОБХОДИТЕЛЬНЫЕ ЧАСТИ ПОДШИВНОГО БЛЮДКА.

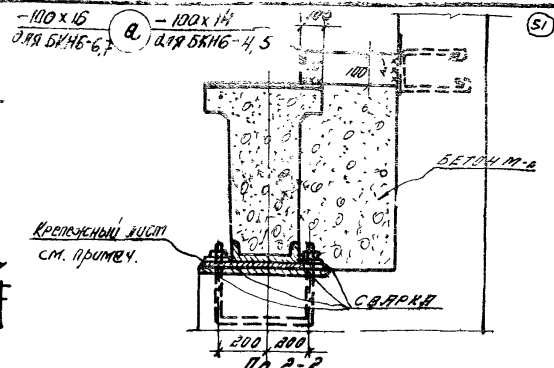
По 7-7 ~~XXXXXXXXXX~~ МОНТАЖНЫЙ СВАРНОЙ ШОВ ЮНЧ.

ТД  
1956г.

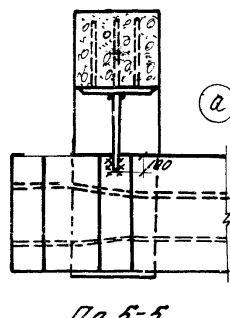
СБОРНЫЕ ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫЕ ПРЕДВАРИТЕЛЬНО- НАПРЯЖЕННЫЕ ПОДКРЫШОВЫЕ БАЛКИ ПРОЛЕТОМ 6М.	КЗ-01-04 ВЫН. 1
КРЕПЛЕНИЕ ПОДКРЫШОВЫХ БАЛКОК БКНБ-1243 К КОЛОННАМ ЛНСТ	45

КЭ-01-04  
Вып. 1

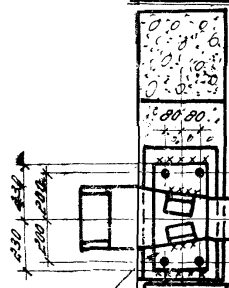
45



НА КОЛОННЕ УТЕМПЕРАТУРНОГО ШВЯ



По 4-4



1707-7

Крепел  
Лист

Крепезный лист

1708-8

ПРИМЕЧАНИЯ:

1. Крепежные листы привариваются швом плавной дугой к закладным частям в подраховой балке до установли ее на место. После установли балки, выверки ее и выравниво пути крепежные листы привариваются к закладным листам в колонне швом плавн.
  2. Крепежные листы включены в спецификацию в 7-ом.
  3. Длина крепежного листа поз. 20 определяется по привязке проекта к месту. Спецификация на эту позицию выдается по общему чертёжу проекта.
4. Неогворенные швы - 10 - см.

~~XXXXXXXX~~ МОНТАЖНЫЙ СВЯЗНОЙ ШОВ 10ММ.

ТД  
1956

СБОРНЫЕ ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫЕ ПРЕДВАРИТЕЛЬНО-НАТЯ-  
ЖЕННЫЕ ПОДКРЫШОВЫЕ БАЛКИ ПРОЛЕТОМ 6М.

КРЕПЛЕНИЕ ПОДКРАЙОВЫХ БЯЛОК БКНБ-4, 5, 6, 7 И 8 ЛИН.	Лист	46
--	------	----