https://zavodjbi.com/

ГОСКОМИТЕТ ПО ГРАЖДАНСКОМУ СТРОИТЕЛЬСТВУ И АРХИТЕКТУРЕ ПРИ ГОССТРОЕ СССР
ЦНИИЭП ЖИЛИЩА

СЕРИЯ 86

КИРПИЧНЫЕ ЖИЛЫЕ ДОМА С ПРОДОЛЬНЫМИ НЕСУЩИМИ СТЕНАМИ

ЧАСТЬ 10

ИЗДЕЛИЯ ЗАВОДСКОГО ИЗГОТОВЛЕНИЯ

РАЗДЕЛ 10.1-1

БЕТОННЫЕ И ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫЕ ИЗДЕЛИЯ

11011-03
ЦЕНА 0-51

https://zavodjbi.com/

СЕРИЯ 86

КИРПИЧНЫЕ ЖИЛЫЕ ДОМА С ПРОДОЛЬНЫМИ НЕСУЩИМИ СТЕНАМИ

ЧАСТЬ 10

ИЗДЕЛИЯ ЗАВОДСКОГО ИЗГОТОВЛЕНИЯ

РАЗДЕЛ 10.1-1

БЕТОННЫЕ И ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫЕ ИЗДЕЛИЯ

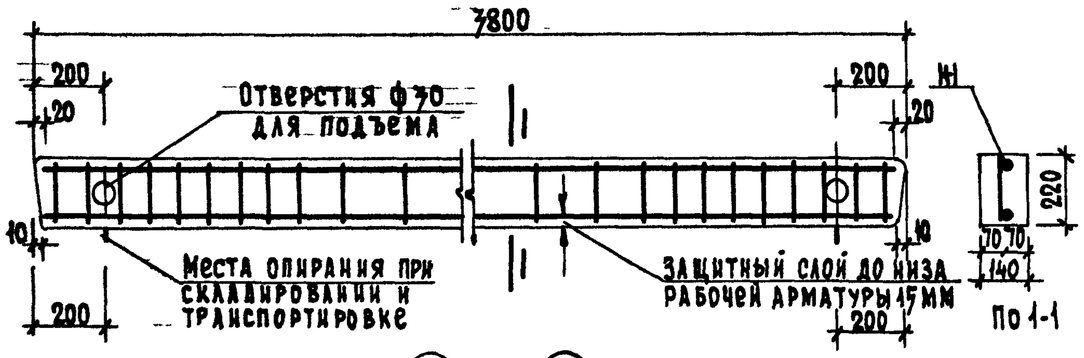
СОДЕРЖАНИЕ

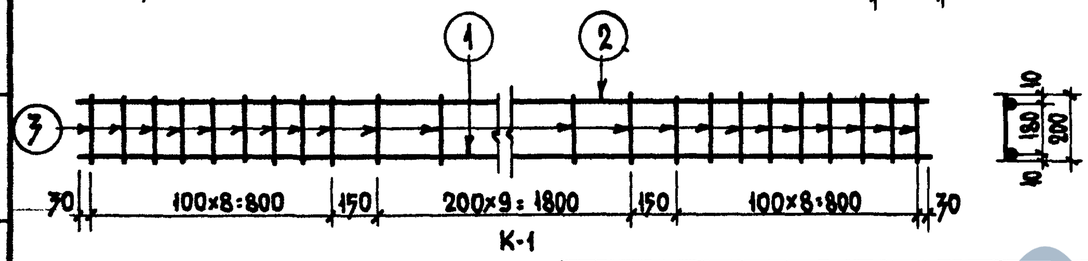
NN п/п	НАИМЕНОВАНИЕ ЧЕРТЕЖА	N ЛИСТА	N СТР.
1	ЗАГЛАВНЫЙ ЛИСТ	1	1
2	БРУСКОВЫЕ ПЕРЕМЫЧКИ ИП-38, ИП-19.	2	2
3	ПЕРЕМЫЧКА ИП-44-12	3	3
4	ПЕРЕМЫЧКА ИП-44-25	4	4
5	СТУПЕНЬ СП-1.	5	5
6	ЛЕСТНИЧНАЯ ПЛОЩАДКА ИЛП 43-12.	6	6
7	ЛЕСТНИЧНАЯ ПЛОЩАДКА ИЛП 43-12. РАЗРЕЗЫ.	7	7
8	ЛЕСТНИЧНАЯ ПЛОЩАДКА ИЛП 43-12-1	8	8
9	ЛЕСТНИЧНЫЕ ПЛОЩАДКИ ИЛП 43-12, ИЛП 43-12-1 КАРКАСЫ И СЕТКИ.	9	9
10	ЛЕСТНИЧНАЯ ПЛОЩАДКА ИЛП 43-12-1. СЕТКИ.	10	10
11	ПЛИТА ПЕРЕКРЫТИЯ НАД ШАХТОЙ ЛИФТА ИПЛ-1.	11	11
12	ПЛИТА ПАОСКАЯ ПЛ8-15	12	12
13	БРУСКОВАЯ УСИЛЕННАЯ ПЕРЕМЫЧКА БУ27-1	13	13
14	БРУСКОВАЯ УСИЛЕННАЯ ПЕРЕМЫЧКА БУ31-1	14	14
15	БРУСКОВАЯ УСИЛЕННАЯ ПЕРЕМЫЧКА БУ31-2	15	15

ГЛ. ИНЖ. ОТД. Н.Э. ЯПЕЛЬЦВЕЙГ
РУК. ОТД. А.М. ЛЮДЛОВ
ГД. АРХ. ПР-ТА В.Е. ЕФИМОВА
РУК. ГР. АРХ. М.М. СМОЛИЦКАЯ
РУК. ГР. ИНЖ. Э.А. ФУРОЕГИНА

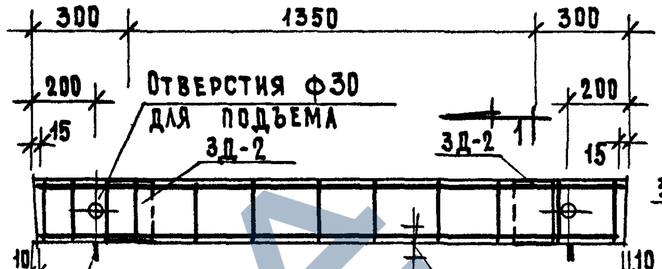
ЦНИИЭП ЖИЛИЩА

ИП-38

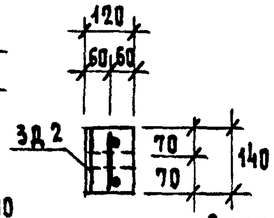




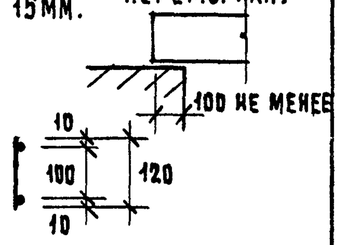
ИП-19

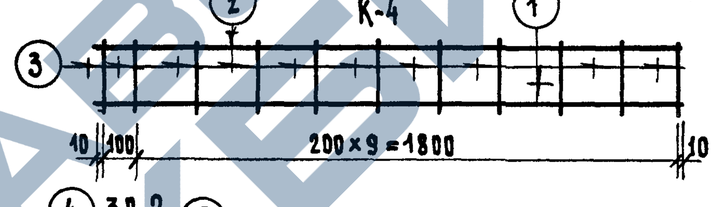


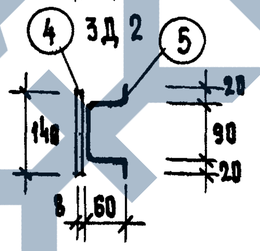
1-1



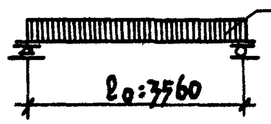
Опирание перемычки.







Расчетная схема



Примечания

1. На верхней грани каждой перемычки несмываемой краской поставить индекс „В" (верх)
2. Поверхности перемычек должны быть ровными, гладкими. Нижние и боковые грани должны быть подготовлены под окраску

Спецификация стали

Арматурные элементы: Марка	К-во шт	NN поз	ф мм	На 1 элемент: К-во шт	Длина стерж мм	Общая длина м	Вес стали кг: На 1 элем	Общий
К-1	1	1	14 А III	1	3760	3.76	4.55	4.55
		2	8 В I	1	3760	3.76	1.49	1.49
		3	8 В I	28	200	5.6	2.21	2.21
						Итого:		8.25

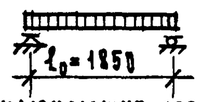
Выборка стали

Диаметр арматуры	мм	14 А III	8 В I
Длина	м	3.76	9.36
Вес	кг	4.55	3.70
Нормативное сопротивление арматуры $R^н_а$	кг/см²	4000	4500
N гост'а арматуры		5781-61	6727-53

Характеристика изделия

Вес изделия	кг	29.3
Объем бетона	м³	0.117
Вес стали	кг	8.25
Расход стали на 1м³ бетона	кг	70.5
Марка бетона		200

Расчетная схема



Нагрузки, включающие собственный вес перемычки.

Расчетная нагрузка по несущей способности — 300 кг/п.м
Нормативная нагрузка — 275 кг/п.м
Нагрузка при расчете прогиба — 275 кг/п.м
Расчетный прогиб — 3.0 мм

Спецификации стали

Арматурные элементы: Марка	К-во шт	NN поз.	ф мм	На 1 элемент: К-во шт	Длина 1 ст мм	Общая длина м	Вес стали кг: На 1 элем.	Общий
К-4	1	1	8 А III	1	1920	1.92	0.76	0.76
		2	4 В I	1	1920	1.92	0.19	0.19
		3	4 В I	11	120	1.32	0.13	0.13
3Д-2	2	4	-140×8	1	140	0.14	1.23	2.46
		5	6 А I	1	250	0.25	0.06	0.12
						Итого:		3.66

Выборка стали

Диаметр арматуры	мм	8 А III	6 А I	4 В I	-140×8
Длина	м	1.92	0.25	3.24	0.14
Вес	кг	0.76	0.12	0.32	2.46
Нормативное сопротивление арматуры $R^н_а$	кг/см²	4000	2400	5500	—
N госта арматуры		5781-61		6727-53	—

Характеристика изделия

Вес изделия	кг	85.0
Объем бетона	м³	0.033
Вес стали	кг	3.66
Расход стали на 1м³ бет	кг	110.9
Марка бетона.		200

Разработал Е. Голованенкова
Проверил З. Колчина
Гл. инж. пр-та А. Суроегина
Рук. отд. Ю. Гольцев
Гл. инж. пр-та Ю. Самойлов
Гл. арх. пр-та Т. Дмитриева
Рук. гр. арх. Е. Ефимова
Рук. гр. инж. М. Мочинкин
Н. контр. А. Сороегин

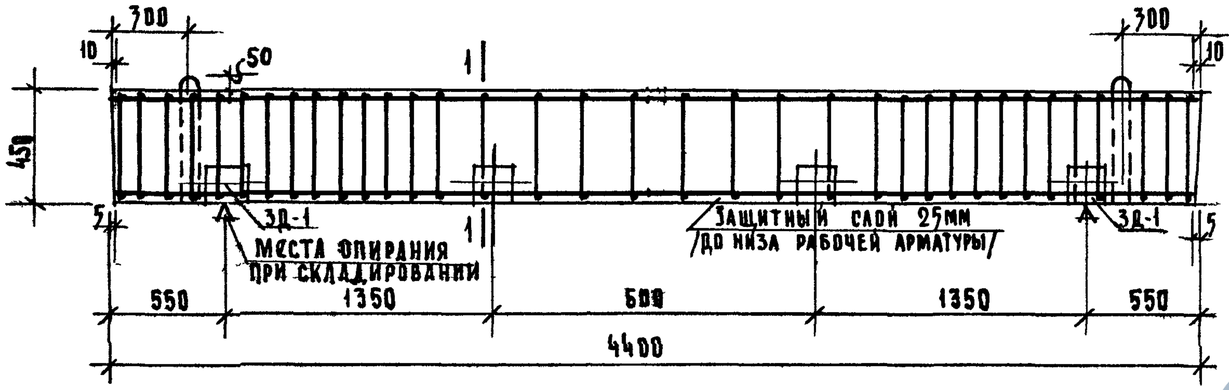
ЦНИИЭП жилища

1969 | Брусковая перемычка ИП-38, ИП-19.

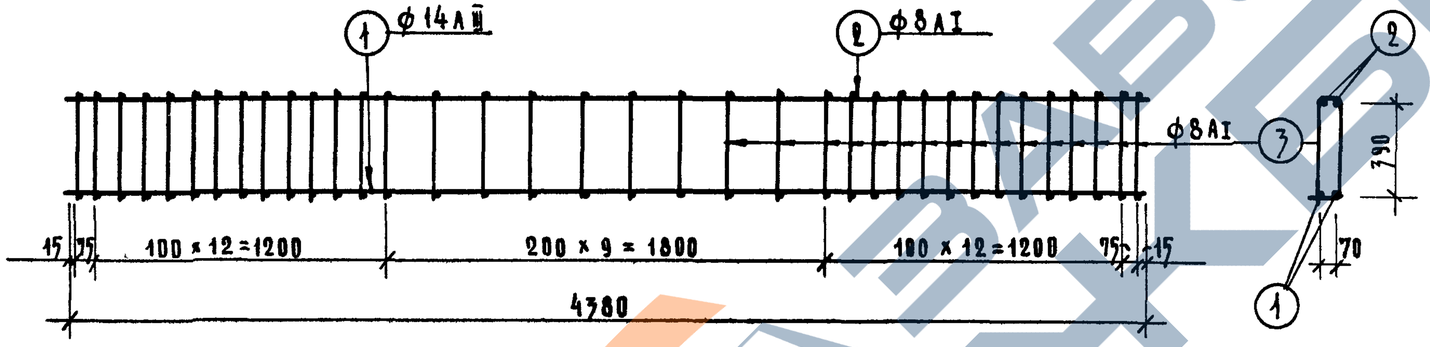
Серия 86 | Часть 10 | Раздел 101-1 | Лист 2

https://zavodjbi.com/

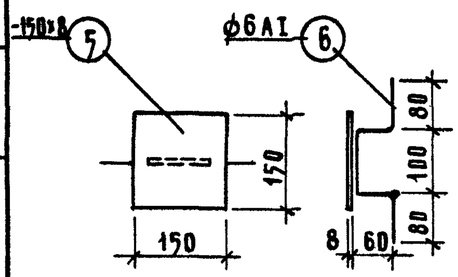
https://zavodjbi.com/

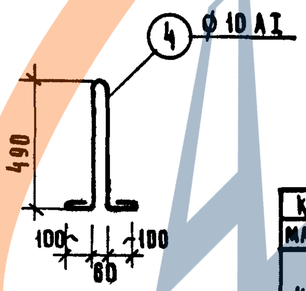


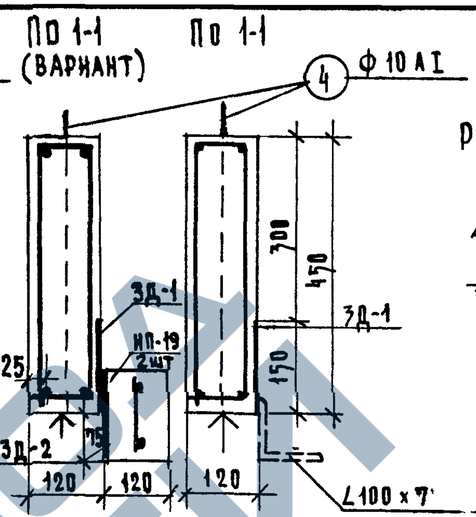
К-1



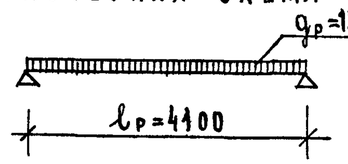
3Д-1







Расчетная схема



Нагрузки /включая собственный вес перемычки/
Расчетная нагрузка при расчете по несущей способности - 1500 кг/п м
Расчетный момент - 3180 кг м
Нормативная нагрузка - 1360 кг/п.м

Нагрузка при расчете на прогиб
Длительно действующая - 1360 кг/п.м
Расчетный прогиб с учетом длительного действия нагрузки $\frac{f}{l} = \frac{1}{375}$

Примечания:

1 Плоскость, отмеченная знаком ↑ должна быть гладкой, подготовленной под окраску. 2 На нижней грани перемычки несмываемой краской поставить знак „Н" /низ/.

КАРКАС МАРКА	КАРКАС ШТ	№ ПОЗ	ф мм	НА ЭЛЕМЕНТ КОЛ ШТ	НА ЭЛЕМЕНТ ДЛ мм	НА ЭЛЕМЕНТ ОБ ДЛ М
К-1	1	1	12 AIII	2	4380	8 76
		2	8 AI	2	4380	8 76
		3	8 AI	36	996	35 86
ОТД СТЕРН	2	4	10 AI	1	1430	2.86
3Д-1	4	5	-150x8	1	150	0 6
		6	6 AI	1	400	1.6

ВЫБОРКА АРМАТУРЫ							
ДИАМЕТР АРМАТУРЫ	14 AIII	10 AI	8 AI	6 AI	-150x8		
ДЛИНА М	8 76	2.86	44 62	1 6	0 6		
ВЕС КГ	10,61	1.76	17 62	0 36	5 65		
НОРМАТИВНОЕ СОПРОТИВЛЕНИЕ $R_a^н$, кг/см²	4000	2400					
ГОСТ АРМАТУРЫ	5781-61						

ХАРАКТЕРИСТИКА ИЗДЕЛИЯ		
ВЕС ИЗДЕЛИЯ	КГ	595 0
ОБЪЕМ БЕТОНА	М³	0 238
ВЕС СТАЛИ	КГ	36,00
РАСХОД СТАЛИ НА 1М³ БЕТОНА	КГ	151,00
МАРКА БЕТОНА		200

СОГЛАСОВАНО

ГИП	Эпельбаум	
РУК ОТД № 10	Самойлов	
ГА НИИ ОТД	Ефимова	
ГА НИИ ВР-ТА	Чалая	
ГА АРХ ОР-ТА		

РАЗРАБОТАЛ	Гольшева	
ПРОВЕРИЛ	Глуке	

ДАТА | ИНВ № | ВЗАИМН.

ЦНИИЭП ЖИЛИЩА

1969

ПЕРЕМЫЧКА ИП-44-12

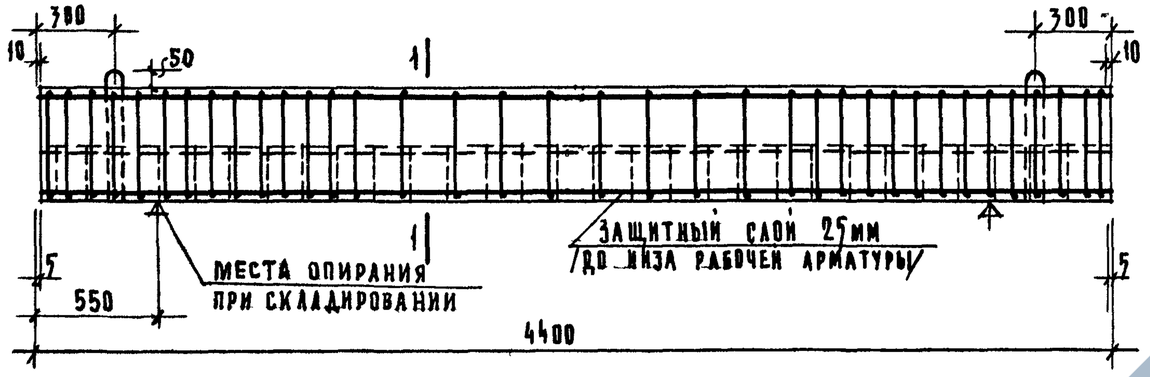
СЕРИЯ 86

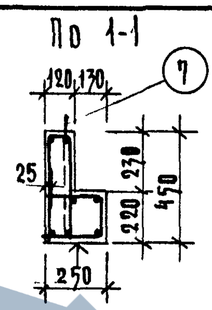
ЧАСТЬ 10

РАЗДЕЛ 10.1-1

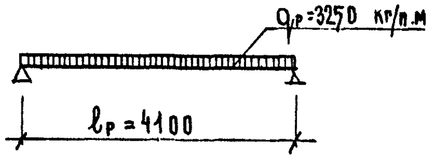
ЛИСТ 3

https://zavodjbi.com/

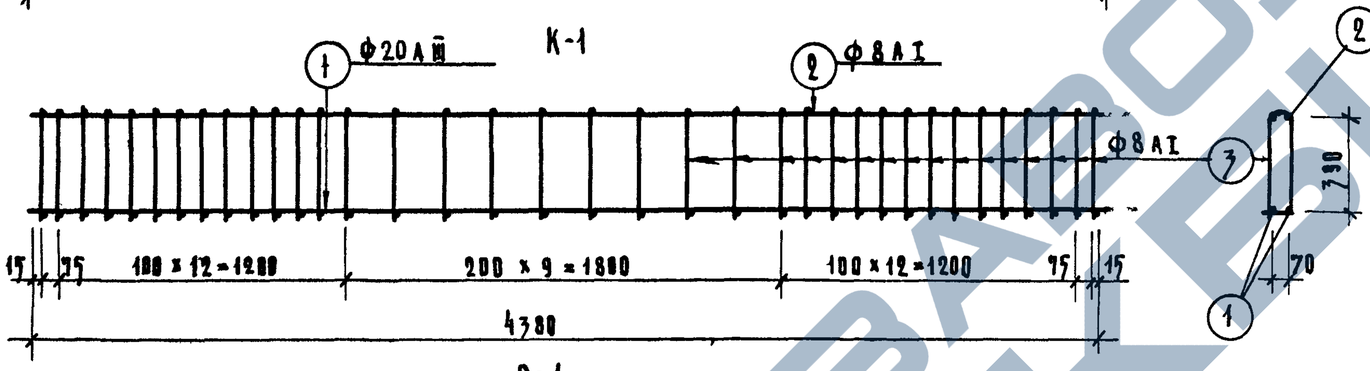


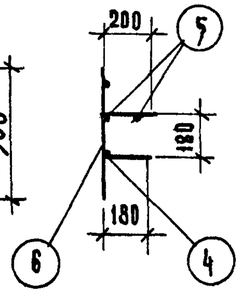


Расчетная схема



Нагрузки /включая собственный вес/
Расчетная нагрузка – 3250 кг/п м
Расчетный момент – 6900 кг.м
Нормативная нагрузка – 2950 кг/п м
Нагрузка при расчете на прогиб
Длительно действующая – 2950кг/п м
Изгибающий момент от длительно действующей нагрузки – 6250 кгм
Расчетный прогиб с учетом длительного действия нагрузки $\frac{f}{l} = \frac{1}{700}$





Примечания:

1. Плоскость, отмеченная знаком ↑ должна быть гладкой, подготовленной под окраску
2. На нижней стороне перемычки несмываемой краской поставить знак „Н" низ
3. Изготовление сеток производится контактной точечной электросваркой в соответствии с Требованиями СН 393-69.

Каркас марка	Каркас шт.	№ поз.	Ø мм	На элемент кол шт	На элемент дл мм	На элемент об дм
К-1	1	1	20 А III	2	4380	8.76
		2	8 А I	2	4380	8.76
		3	8 А I	36	996	33.86
		4	12 А III	1	4380	4.38
С-1	1	5	8 А I	2	4380	8.76
		6	8 А I	29	560	16.24
Отд. стерж	2	7	10 А I	1	1430	2.86

Выборка арматуры				
Диаметр арматуры	Ø12 А III	Ø20 А III	Ø10 А I	Ø8 А I
Длина м	4.38	8.76	2.86	69.62
Вес кг	3.90	21.6	1.76	27.50
Нормативное сопротивление арматуры $R_a^н$ кг/см²	4000	2400		
ГОСТ арматуры	5781-61.			

Характеристика изделия		
Вес изделия	кг.	910
Объем бетона	м³	0.364
Вес стали	кг	54.76
Расход стали на 1м³ бетона	кг	151.00
Марка бетона		200

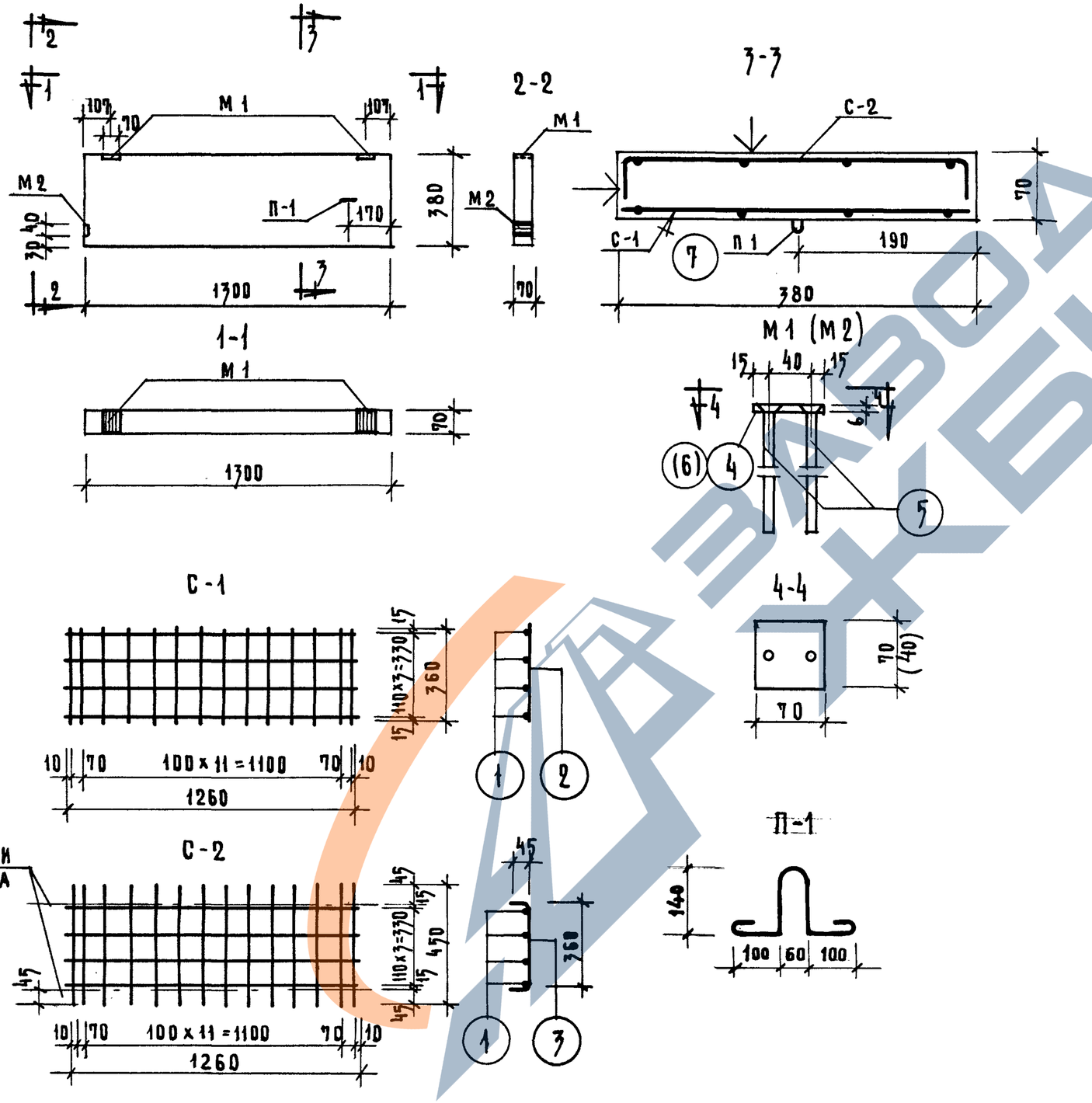
Согласовано: Дата; Инв №; Взамен

Гл. инж. отд. Шишкин; Гл. инж. пр-ти Гольышева; Гл. арх. вед. Глуке

Руководитель группы Эпельбаум; Разработал Самойлов; Проверил Ефимова; Гл. спец. Чалая

ЦНИИЭП инжиниринга

1969 | Перемычка ИП-44-25. | Серия 86 | Часть 10 | Раздел 10.1-2 | Лист 4



СПЕЦИФИКАЦИЯ СТАЛИ

МАРКА	АРМАТУРНЫЕ ЭЛЕМЕНТЫ. N N П/П.	АРМАТУРНЫЕ ЭЛЕМЕНТЫ. К-ВО ШТ.	NN СТ.	Ф ММ.	НА 1 ЭЛЕМЕНТ К-ВО ШТ.	НА 1 ЭЛЕМЕНТ ДЛИНА СТ. ММ	НА 1 ЭЛЕМЕНТ ОБЩАЯ ДЛИНА М	ВЕС СТАЛИ КГ.	ОБЩИЙ ВЕС КГ.
СП-1	С-1	1	1	5ВI	4	1260	5.04	0.78	4.97
			2	5ВI	14	360	5.04	0.78	
	С-2	1	1	5ВI	4	1260	5.04	0.78	
			3	5ВI	14	450	6.30	0.97	
	М1	2	4	70×6	1	70	0.07	0.50	
			5	10АI	2	200	0.40	0.50	
	М2	1	5	10АI	2	200	0.40	0.25	
			6	-40×6	1	70	0.07	0.13	
	П1	2	7	6АI	1	640	0.64	0.28	

ВЫБОРКА СТАЛИ.

	СП1			
ДИАМЕТР АРМАТУРЫ ММ.	ф5ВI	ф6АI	ф10АI	70×6 40×6
ДЛИНА М.	21.42	1.28	1.20	0.21
ВЕС КГ.	3.31	0.28	0.75	0.63
НОРМАТИВНОЕ СОПРОТИВЛЕНИЕ АРМАТУРЫ $R_a^н$ - КГ/СМ²	5500	2400	2400	—
N ГОСТ'А АРМАТУРЫ.	6727-53	5781-61		103-57

ХАРАКТЕРИСТИКА ИЗДЕЛИЯ

ВЕС	КГ	75
ОБЪЕМ БЕТОНА	М³	0.03
ВЕС СТАЛИ	КГ	4.97
РАСХОД СТАЛИ НА 1М³ БЕТОНА	КГ	165.6
МАРКА БЕТОНА.		300

ПРИМЕЧАНИЯ.

1. ПЛОСКОСТИ, ОТМЕЧЕННЫЕ ЗНАКОМ ▽, ДОЛЖНЫ БЫТЬ ГЛАДКИМИ.

ЦНИИЭП ЖИЛИЩА

РУК. ОТД.	ЭПЕЛЬБАУМ	ИСПОЛНИТ
ГЛ. ИНЖ. ОТД.	САМОЙЛОВ	ПРОВЕРИЛ
ГЛ. ИНЖ. ПР.	ЕФИМОВА	
ГЛ. АРХ. ПР.	ЧАЛАЯ	
	ОСТРЕЦОВ	
	ГАУКБ	

1969

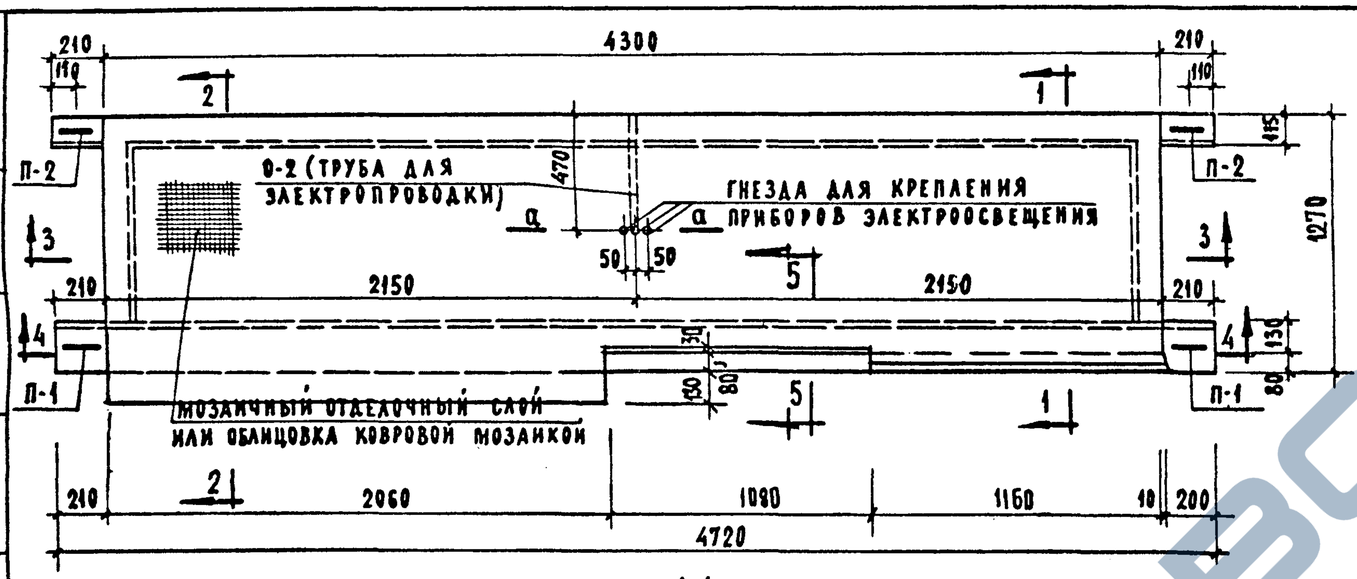
СТУПЕНЬ СП-1.

СЕРИЯ 86

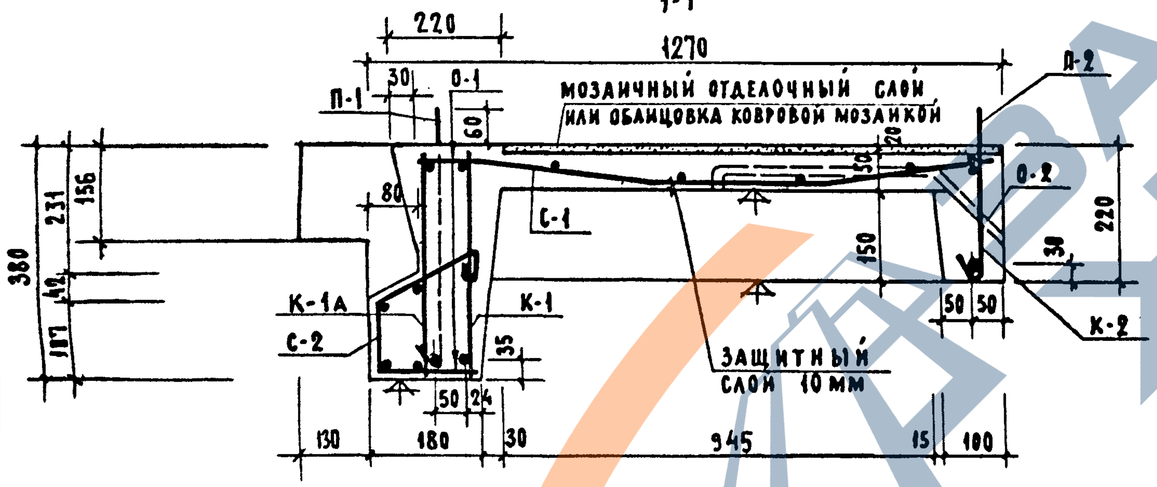
ЧАСТЬ 10

РАЗДЕЛ 10.1-1

ЛИСТ 5



1-1



ВЫБОРКА СТАЛИ НА ИЗДЕЛИЕ

СЕЧЕНИЕ	мм	Ф20АII	ПЕТЛИ П-1; П-2 Ф12АI	ПЕТЛИ П-1; П-2 Ф10АI	Ф10АI	Ф6АI	Ф5ВI	Ф4ВI	ТРУБА Ф1/2"
ДЛИНА	м	14.13	2.06	1.38	20.30	30.35	72.0	50.08	0.77
ВЕС	кг	34.89	1.82	0.86	12.55	7.44	10.80	4.96	0.96
НОРМАТИВНОЕ СОПРОТИВЛЕНИЕ АРМАТУРЫ R_a	кг/см²	3000	2400				5500		
ГОСТ		5781-61					6727-53		3262-62

Взамен листа 6

ХАРАКТЕРИСТИКА ИЗДЕЛИЯ

ВЕС (С УЧЕТОМ МОЗАИЧНОГО СЛОЯ)		кг	1933
ОБЪЕМ	БЕТОНА	м³	0.650
	МОЗАИЧНОГО СЛОЯ	м³	0.123
РАСХОД СТАЛИ	ВСЕГО	кг	74.28
	НА 1 м³ БЕТОНА	кг	114.20
МАРКА БЕТОНА			200

СПЕЦИФИКАЦИЯ АРМАТУРНЫХ ЭЛЕМЕНТОВ

МАРКА АРМАТУРНОГО ЭЛЕМЕНТА	КОЛ-ВО ШТ. НА ИЗДЕЛИЕ	ВЕС СТАЛИ, КГ НА 1 ЭЛЕМЕНТ	ВЕС СТАЛИ, КГ ОБЩИЙ	N ЛИСТА РАБ. ЧЕРТЕЖА АЛЬБОМА
К-1	2	17.58	17.58	лист 9
К-2	1	16.20	16.20	
К-3	2	1.54	3.08	
С-1	1	9.72	9.72	лист10
С-2	1	1.27	1.27	лист 9
С-3	1	1.99	1.99	
С-4	1	1.59	1.59	
О-1	40	0.02	0.80	лист10
О-2	1	0.96	0.96	
П-1	2	0.91	1.82	
П-2	2	0.43	0.86	
К-1А	1	17.58	17.58	лист10
С-3А	1	0.83	0.83	лист 9
		ВСЕГО	74.28	

ПРИМЕЧАНИЯ:

1. Плоскости, отмеченные знаком ⌀, должны быть гладкими, подготовленными под покраску
2. Разрезы 5-5; 2-2; 3-3; 4-4, сечение а-а и расчетную схему площадки см. лист 7.
3. Крюки подъемных петель П-1, П-2 завести за нижние продольные стержни каркасов К-1, К-2, К-1А и приварить или привязать к ним.
4. Каркасы и сетки см. листы 9.10
5. Изготовление сеток производится контактной точечной электросваркой в соответствии с требованиями СН393-69.

Рук. отд.	Шпельбаум				
Гл. инж. отд.	Самойлов				
Гл. инж. пр.	Ефимова				
Гл. арх. пр.	Чалая				
Разработал	Голышева				
Проверил	Гаукке				

ЦНИИЭП жилища

1969

ЛЕСТНИЧНАЯ ПЛОЩАДКА ИЛП 43-12

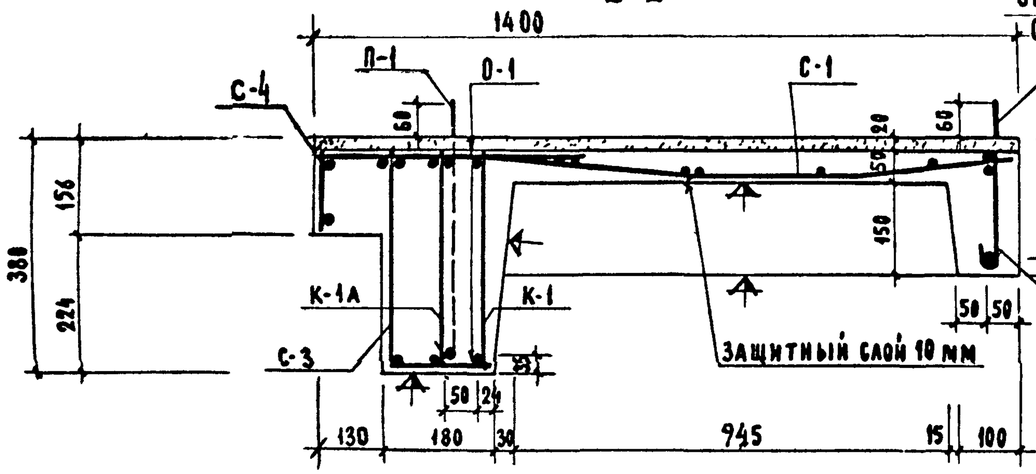
Серия 86

Часть 10

Раздел 10, 1-1

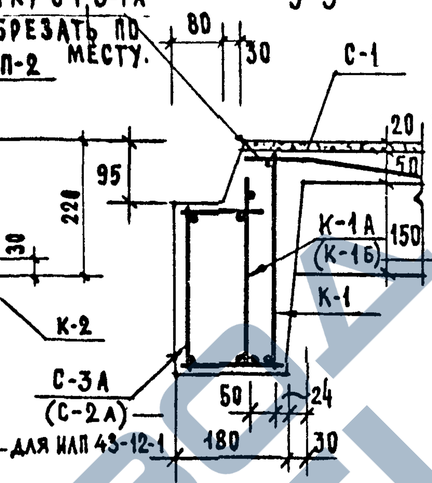
Лист 6И

2-2

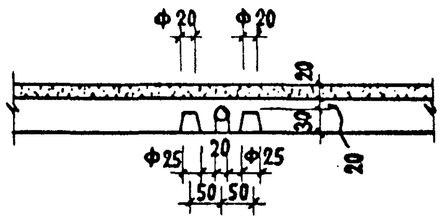


Сетку С-1, С-1А обрезать по месту.

5-5

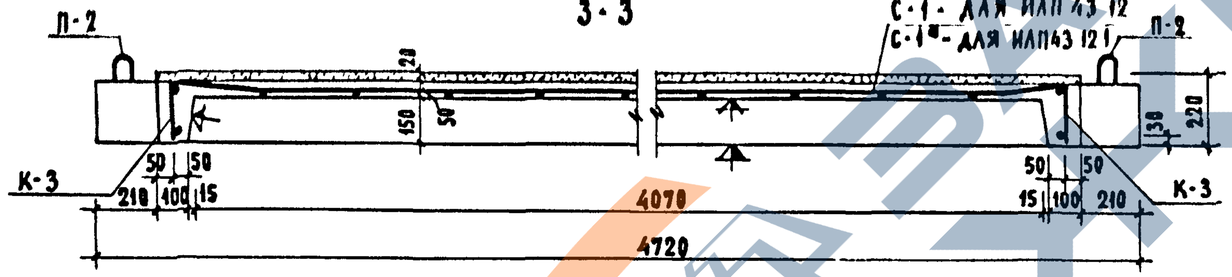


а-а

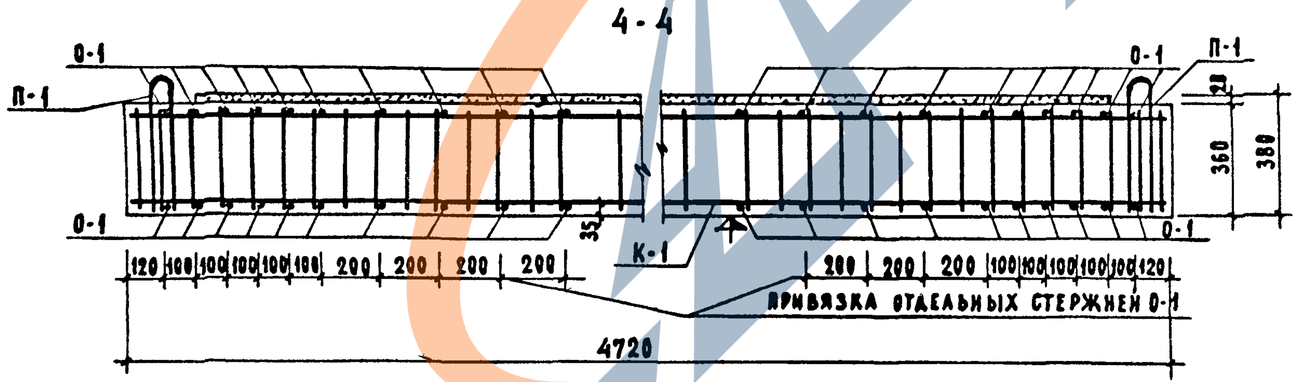


для ИЛП 43-12-1

3-3

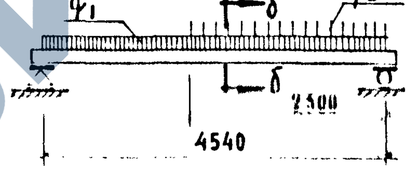


4-4

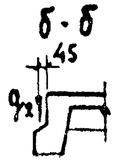


Расчетная схема

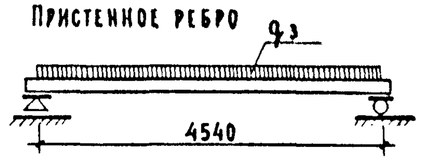
Несущее ребро под маршем



б-б



Пристенное ребро



Расчетная нагрузка по несущей способности:
(включая собственный вес площадки)

Для несущего ребра под маршем q_1 = 730 кг/п.м.
—"— —"— —"— —"— —"— q_2 = 1140 —"—
Для пристенного ребра q_3 = 490 —"—
Расчетная полезная нагрузка – 390 кг/м²

Примечания:

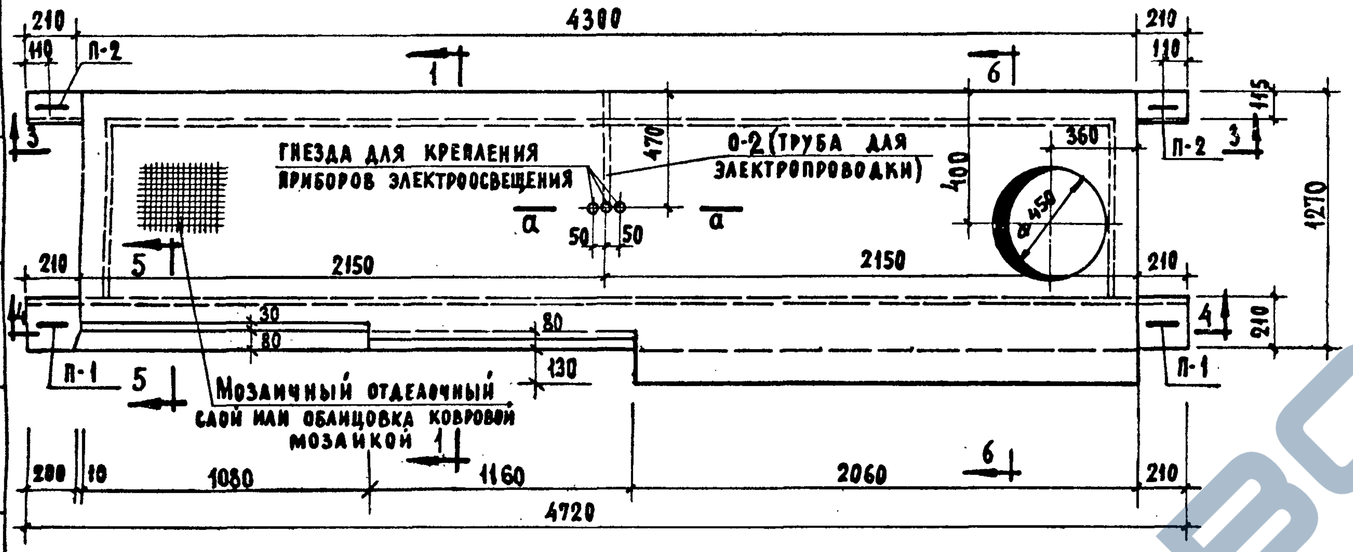
1. Из плоских арматурных каркасов, сеток и отдельных стержней, О-1 собрать и сварить контактной точечной электросваркой пространственный арматурный каркас.
2. В разрезе 4-4 сетки С-1, С-2, С-3 и С-4 условно не показаны.
3. План, разрез 1-1 и спецификация см. лист-6, каркасы и сетки см. листы 9, 10.

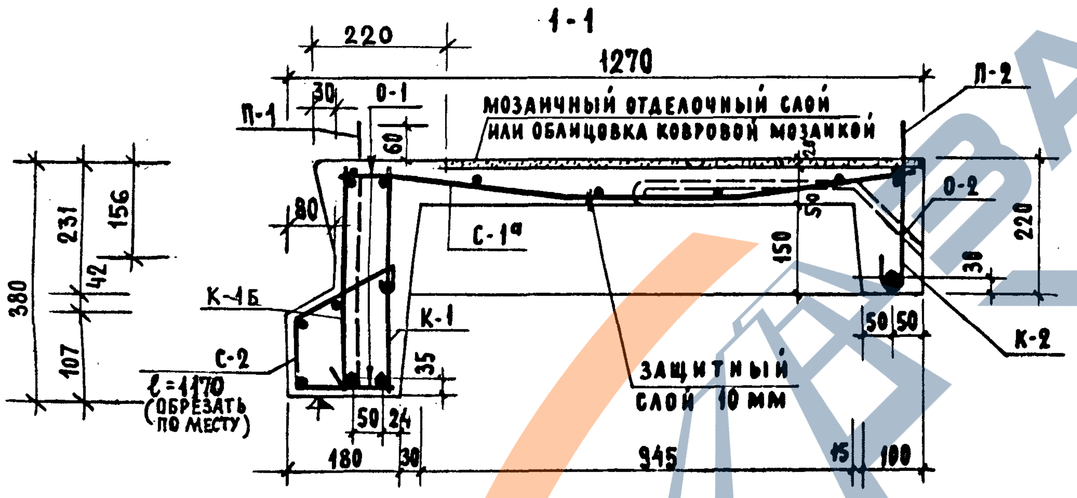
Взамен листа 7

1969	Лестничная площадка ИЛП 43-12. Разрезы.	Серия 86	Часть 10	Лист 7И
			Раздел 10.1-1	

ЦНИИЭП жилища

Рук. отд. 10 Эпельбаум
Гл. инж. отд. Самойлов
Гл. инж. пр. Ефимова
Гл. арх. пр. Чалая
Разработал Гольшева
Проверил Гапеев





ВЫБОРКА СТАЛИ НА ИЗДЕЛИЕ									
СЕЧЕНИЕ	ММ	Ф20АII	ПЕТЛИ П-1; П-2 Ф12АI	ПЕТЛИ П-1; П-2 Ф10АI	Ф10АI	Ф6АI	Ф5ВI	Ф4ВI	ТРУБА Ф1/2"
ДЛИНА	М	14.13	2.06	1.38	20.30	30.35	72.26	50.08	0.77
ВЕС	КГ	34.89	1.82	0.86	12.55	7.44	11.06	4.96	0.96
НОРМАТИВНОЕ СОПРОТИВЛЕНИЕ АРМАТУРЫ $R_н$	КГ/СМ²	3000	2400				5500		
ГОСТ		5781-61					6727-53		3262-62

ХАРАКТЕРИСТИКА ИЗДЕЛИЯ			
ВЕС (С УЧЕТОМ МОЗАИЧНОГО СЛОЯ)		КГ	1905
ОБЪЕМ	БЕТОНА	М³	0.642
	МОЗАИЧНОГО СЛОЯ	М³	0.120
РАСХОД СТАЛИ	ВСЕГО	КГ	74.54
	НА 1 М³ БЕТОНА	КГ	116.1
МАРКА БЕТОНА			200

СПЕЦИФИКАЦИЯ АРМАТУРНЫХ ЭЛЕМЕНТОВ				
МАРКА АРМАТУРНОГО ЭЛЕМЕНТА	КОЛ-ВО ШТ. НА ИЗДЕЛИЕ	ВЕС СТАЛИ КГ НА 1 ЭЛЕМЕНТ	ВЕС СТАЛИ КГ ОБЩИЙ	N ЛИСТА РАБ.ЧЕРТЕЖА АЛЬБОМА
К-1	1	17.58	17.58	ЛИСТ 9
К-2	1	16.20	16.20	
К-3	2	1.54	3.08	
С-1а	1	9.98	9.98	ЛИСТ10
С-2А	1	1.27	1.27	ЛИСТ 9
С-3	1	1.99	1.99	
С-4	1	1.59	1.59	
О-1	40	0.02	0.80	ЛИСТ10
О-2	1	0.96	0.96	
П-1	2	0.91	1.82	
П-2	2	0.43	0.86	
К-1б	1	17.58	17.58	ЛИСТ 10
С-2	1	0.83	0.83	ЛИСТ 9
		ВСЕГО	74.54	

ПРИМЕЧАНИЯ:

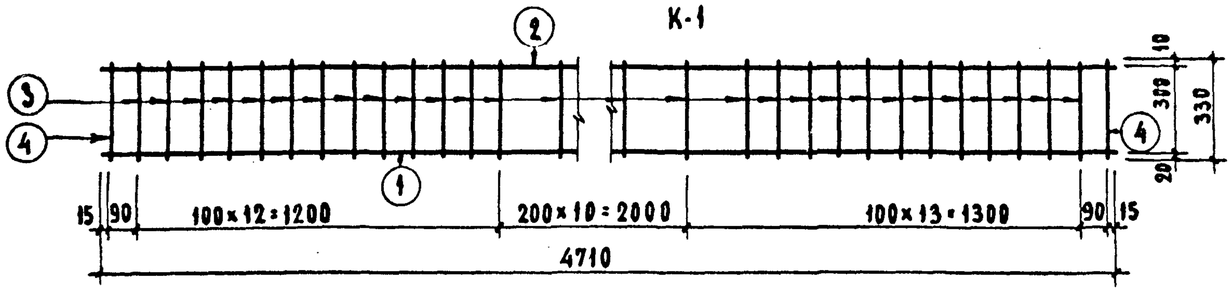
1. ПЛОСКОСТИ, ОТМЕЧЕННЫЕ ЗНАКОМ ▲, ДОЛЖНЫ БЫТЬ ГЛАДКИМИ, ПОДГОТОВЛЕННЫМИ ПОД ПОКРАСКУ.
2. РАЗРЕЗЫ 3-3, 4-4, 5-5, СЕЧЕНИЕ а-а И РАСЧЕТНУЮ СХЕМУ ПЛОЩАДКИ .СМ. ЛИСТ-7.
3. РАЗРЕЗ 6-6 СМ. ЛИСТ 10.
4. КРЮКИ ПОДЪЕМНЫХ ПЕТЕЛЬ П-1, П-2 ЗАВЕСТИ ЗА НИЖНИЕ ПРОДОЛЬНЫЕ СТЕРЖНИ КАРКАСОВ К-1, К-2, К-1б И ПРИВАРИТЬ ИЛИ ПРИВЯЗАТЬ К НИМ.
5. КАРКАСЫ И СЕТКИ СМ. ЛИСТЫ 9, 10.

ВЗАМЕН ЛИСТА 8

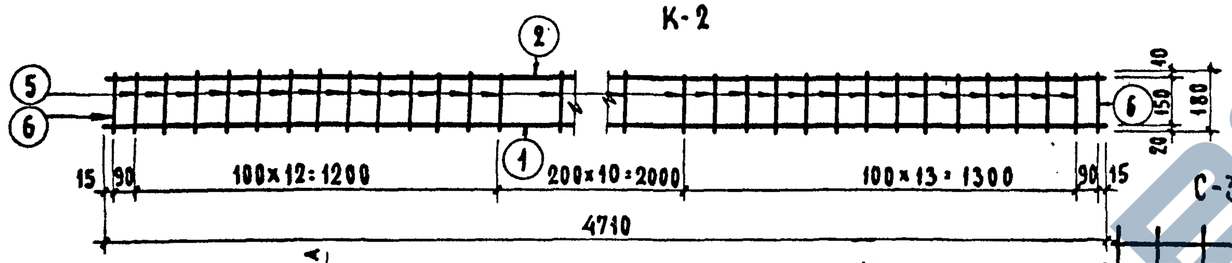
ЦНИИЭП ЖИЛИЩА	1969	ЛЕСТНИЧНАЯ ПЛОЩАДКА ИЛП 43-12-1	СЕРИЯ 86	ЧАСТЬ 10	ЛИСТ 8И
				РАЗДЕЛ 10.1-1	

Разработал Голышева
Проверил Гаучке
Гл. инж. отд. Эпельбаум
Гл. инж. пр. Самойлов
Гл. арх. пр. Ефимова
Рук. отд. 10 Чалая

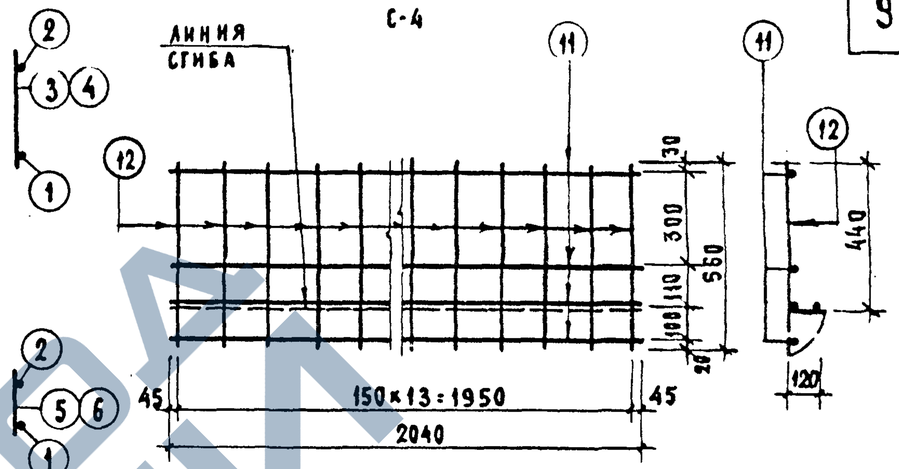
К-1



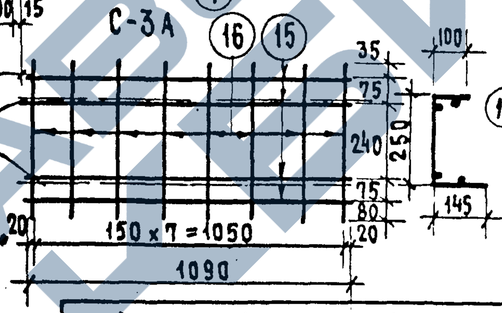
К-2



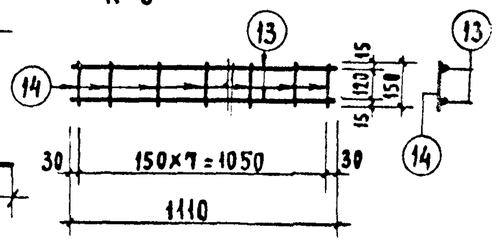
С-4

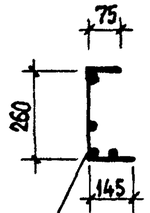


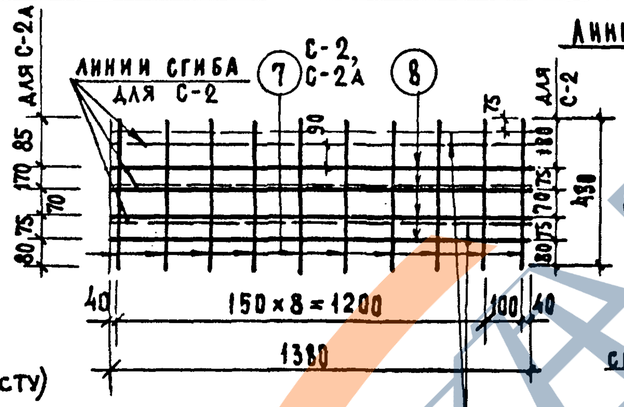
С-3А



К-3



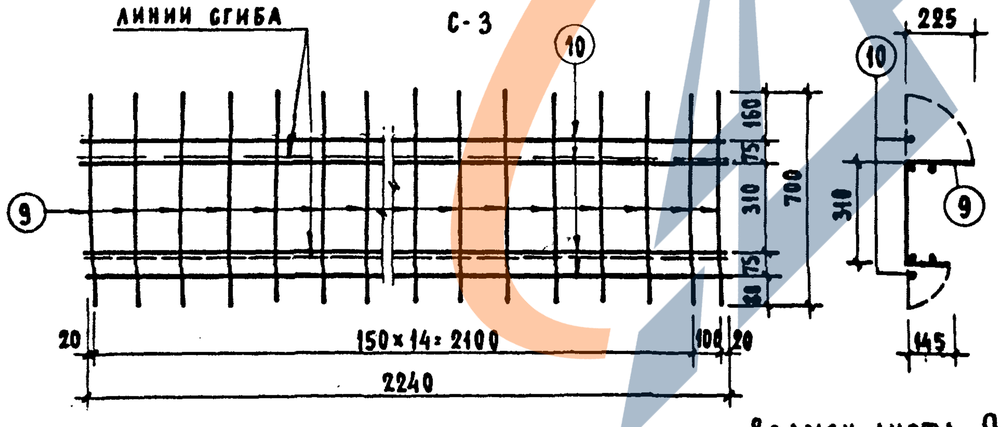




СЕТКА С-2А
(ОБРЕЗАТЬ ПО МЕСТУ)

СЕТКА С-2

ЛИНИИ СГИБА ДЛЯ С-2А



Взамен листа 9

СПЕЦИФИКАЦИЯ СТАЛИ

МАРКА АРМАТУРНЫХ ЗАЕМЕНТОВ	NN ПОЗ.	СЕЧЕНИЕ ММ	КОЛ-ВО ШТ.	ДЛИНА ММ	ОБЩАЯ ДЛИНА М
К-1	1	Ф20АII	1	4710	4.71
	2	Ф10АI	1	4710	4.71
	3	Ф6АI	36	330	11.88
	4	Ф10АI	2	330	0.66
К-2	1	Ф20АII	1	4710	4.71
	2	Ф10АI	1	4710	4.71
	5	Ф6АI	36	180	6.48
	6	Ф10АI	2	180	0.36
С-2, С-2А	7	Ф5ВI	10	480	4.8
	8	Ф4ВI	4	1380	5.52
С-3	9	Ф4ВI	16	700	11.20
	10	Ф4ВI	4	2240	8.96
С-4	11	Ф4ВI	4	2040	8.16
	12	Ф4ВI	14	560	2.84
К-3	13	Ф10АI	2	1110	2.2
	14	Ф5ВI	8	150	1.20
С-3А	15	Ф4ВI	4	1090	4.36
	16	Ф4ВI	8	505	4.04

ВЫБОРКА СТАЛИ

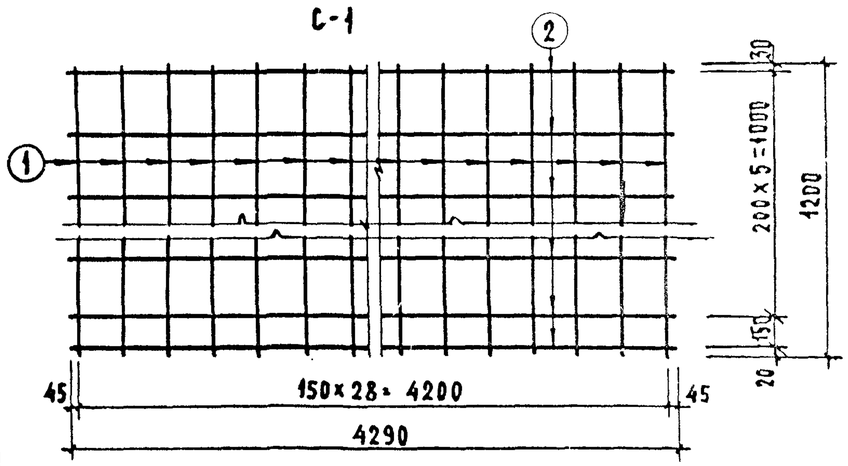
СЕЧЕНИЕ ММ	ДЛИНА М	ВЕС КГ	ВЕС НА МАРКУ КГ
Ф20АII	4.71	11.63	17.58
Ф10АI	5.37	3.31	
Ф6АI	11.88	2.64	
Ф20АII	4.71	11.63	16.20
Ф10АI	5.07	3.13	
Ф6АI	6.48	1.44	
Ф5ВI	4.8	0.72	1.27
Ф4ВI	5.52	0.55	
Ф4ВI	20.16	1.99	1.99
Ф4ВI	16.0	1.59	1.59
Ф10АI	2.2	1.36	1.54
Ф5ВI	1.2	0.18	
Ф4ВI	8.40	0.83	0.83

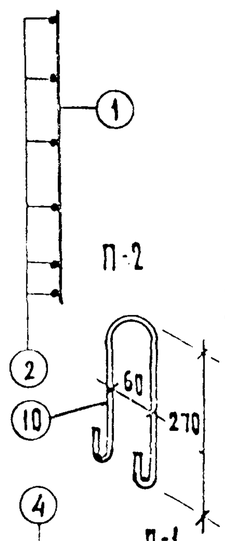
Рук. ота.	Пельбаум	Разработал	Голышева
Гл. инж. ота.	Самойлов	Проверил	Глуке
Гл. инж. пр.	Ефимова		
Гл. арх. пр.	Чалая		

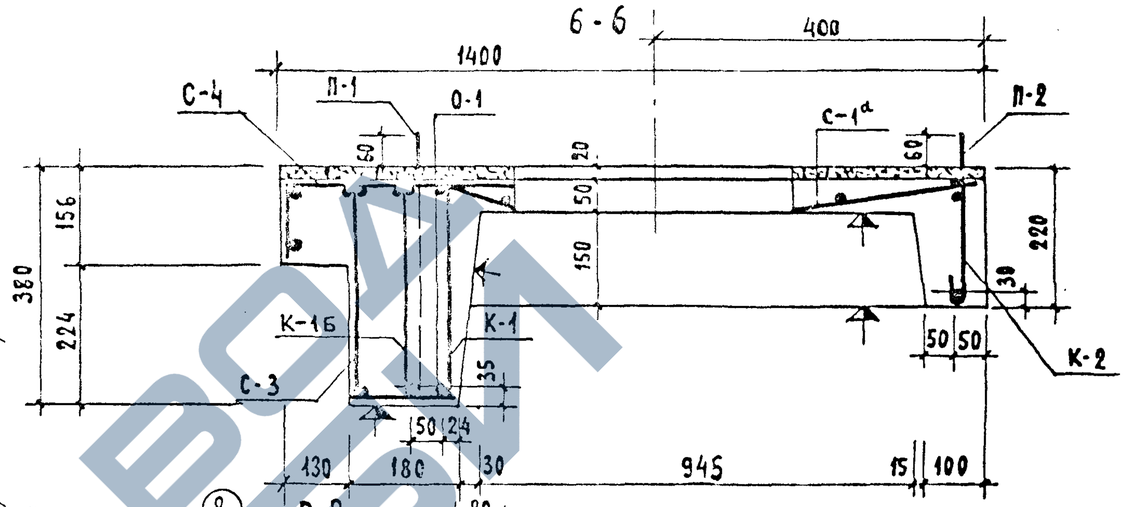
ЦНИИЭП жилища

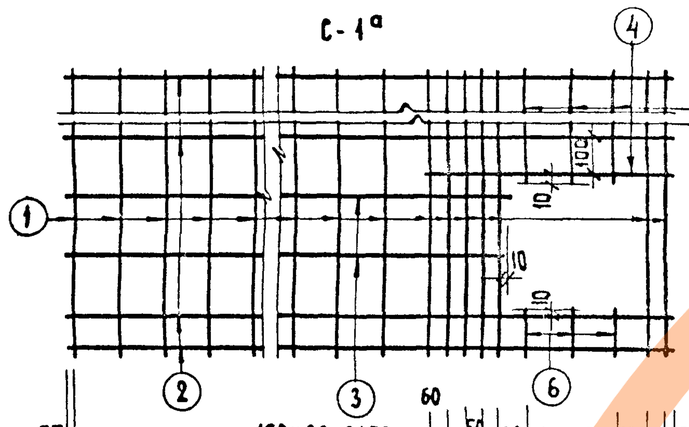
1969 | Лестничные площадки ИЛП 43-12; ИЛП 43-12-1. Каркасы и сетки. | Серия 86 | Часть 10 | Раздел 10.1-1 | Лист 9И

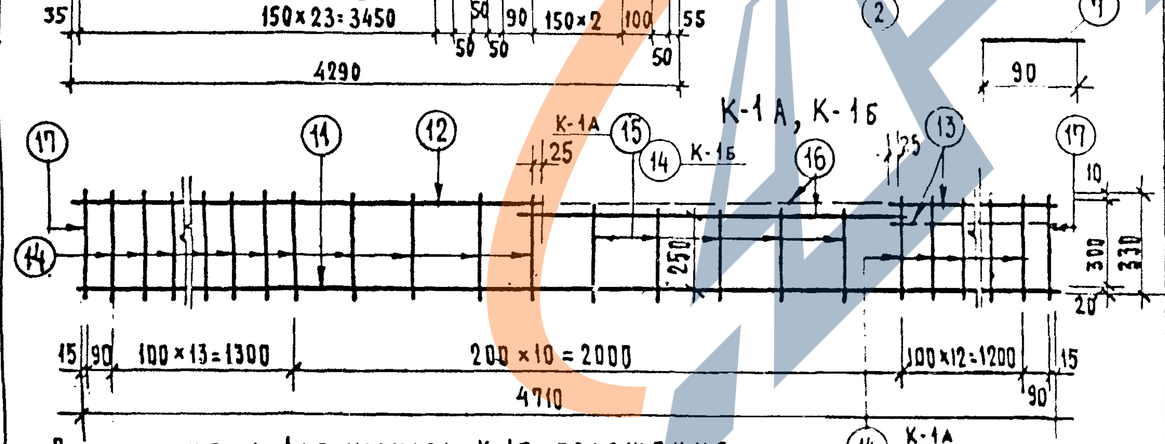
https://zavodjbi.com/











Примечания. 1. Для каркаса К-1б положение поз. 13 и 16 показано пунктиром, а количество поз. 14 и 15 в спецификациях дано в скобках.

Взамен листа 10

Спецификация стали

Марка арматурных элементов	NN поз.	Сечение мм	Кол-во шт.	Длина мм	Общая длина м
С-1	1	Ф5ВI	29	1200	34.8
	2	Ф5ВI	7	4290	30.0
С-1а	1	Ф5ВI	30	1200	36.0
	2	Ф5ВI	5	4290	21.45
	3	Ф5ВI	2	3705	6.15
	4	Ф5ВI	1	780	0.78
	5	Ф5ВI	3	610	1.83
	6	Ф5ВI	3	110	0.83
О-1	7	Ф6АI	1	90	0.09
О-2	8	Труба Ф1/2"	1	600	0.77
Отдельные петли П-1	9	Ф12АI	1	1030	1.03
Отдельные петли П-2	10	Ф10АI	1	690	0.69
К-1А, К-1Б	11	Ф 20АII	1	4710	4.71
	12	Ф 10АI	1	2230	2.23
	13	Ф 10АI	1	1330	1.33
	14	Ф 6АI	31 (23)	330	10.23
	15	Ф 6АI	5 (13)	280	1.40
	16	Ф 10АI	1	1240	1.24
	17	Ф 10АI	2	330	0.66

Выборка стали

Сечение мм	Длина м	Вес кг	Вес на марку кг
Ф5ВI	64.8	9.72	9.72
Ф5ВI	66.54	9.98	9.98
Ф6АI	0.09	0.02	0.02
Труба Ф1/2"	0.77	0.96	0.96
Ф12АI	1.03	0.91	0.91
Ф10АI	0.69	0.43	0.43
Ф20АII	4.71	11.63	17.58
Ф10АI	5.46	3.39	
Ф6АI	11.63	2.56	

Рук. отд. 10 Пельбаум
Гл. инж. отд. Самойлов
Гл. инж. пр. Ефимова
Гл. арх. пр Чалая
Разработал Голышева
Проверил Гауке

ЦНИИЭП жилища

1969

Лестничная площадка ИЛП 43-12-1. Сетки.

Серия 86

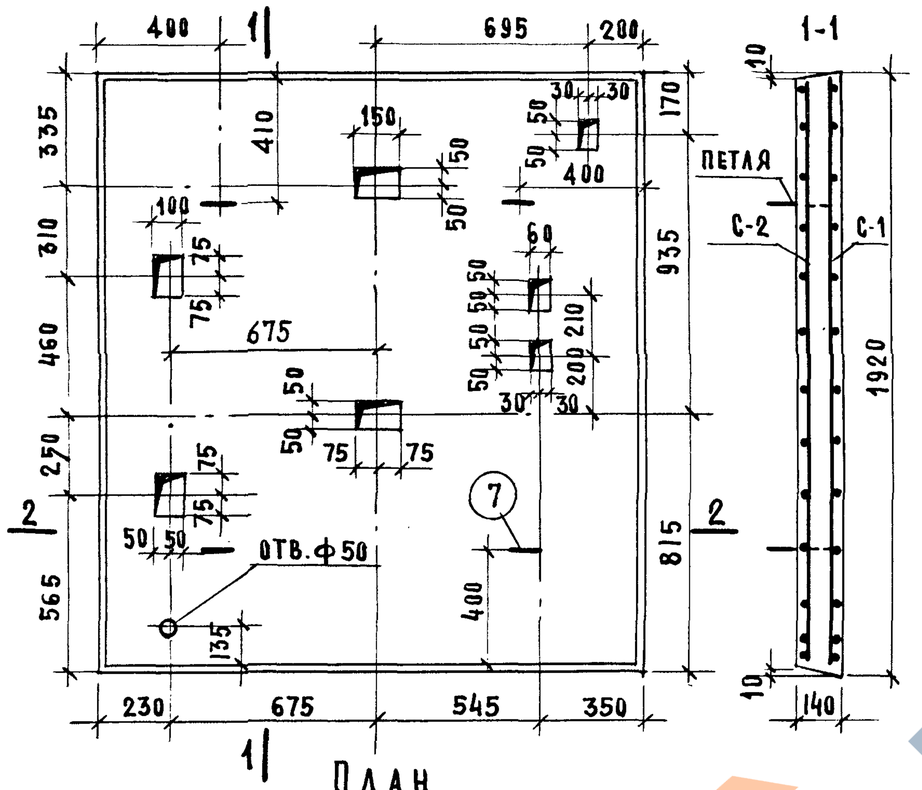
Часть 10

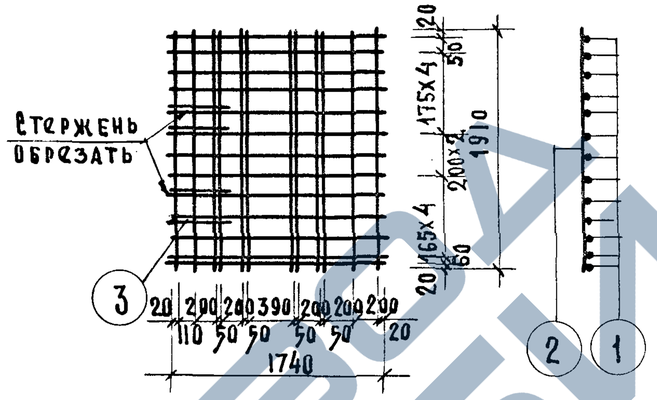
Раздел 10.1-1

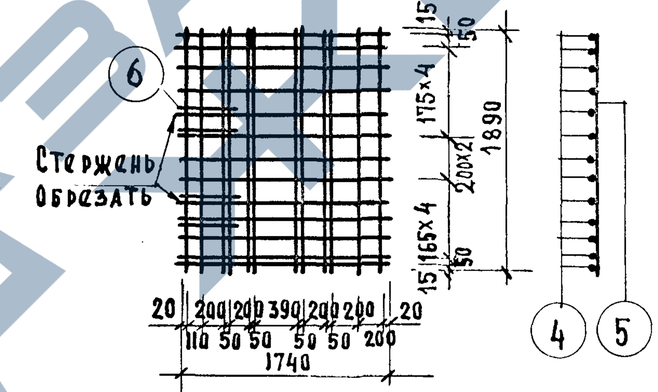
Лист 10И

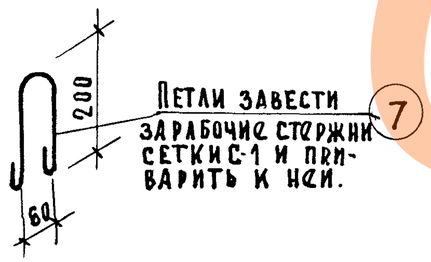
ЗАВОД ЖБИ

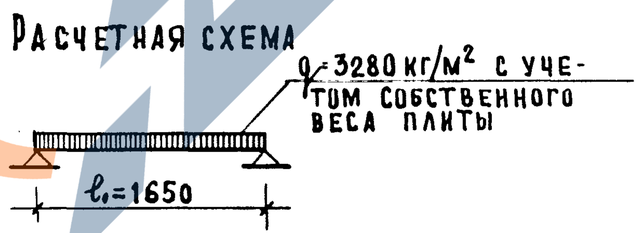
https://zavodjbi.com/











Спецификация стали

Арматурные элементы NN	Кол. шт.	Стер.	Ф мм.	На 1 элемент: Кол. шт.	Длина стерж. мм	Общая длина м	Вес стали кг.
С1	1	1	12АII	13	1740	22.62	20.09
		2	5ВI	12	1910	22.92	3.53
		3	12АII	4	400	1.6	1.42
С2	1	4	4ВI	13	1740	22.62	2.22
		5	4ВI	12	1890	22,68	2.25
		6	4ВI	4	400	1.6	0.16
ПЕТЛЯ	4	7	10АI	1	580	0.58	1.45
						ИТОГО:	31.12

Выборка стали

Диаметр арматуры мм.	12АII	5ВI	4ВI	10АI
Длина м	4554	22.92	46.96	2.32
Вес кг.	21.51	3.53	4.63	1.45
Норматив. сопротив. арматуры $R_a^н$ кг/см²	3100	3500		2400
N ГОСТа арматуры	5781-61	6727-53		5781-61

Характеристика изделия

Вес	кг	1195
Объем бетона	м³	0,478
Вес стали	кг.	31.12
Расход стали на 1 м³ бетона	кг.	65
Марка бетона		200

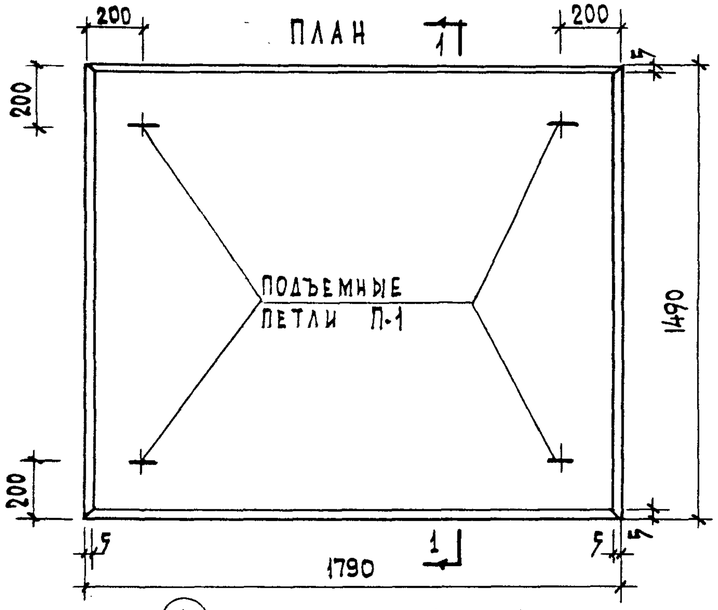
Рук. отд. №1			Дата		
Гл. инж. отд.			Инв. N		
Гл. инж. пр.	Шубенко	Шебеко	Согласовано		
Гл. арх. пр.	Гаук	Гаука			
Разработал	Шубенко	Шебеко			
Проверил	Гаук	Гаука			
	Эпельбаум	Шебеко			
	Самойлов	Ефимова			
	Ефимов	Чалая			
	Чалая				

Типовые конструкции жилища

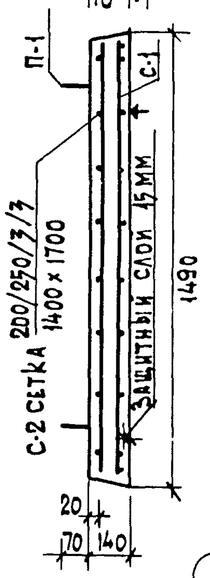
1969 | Плита перекрытия над шахтой лифта ИПЛ-1. | Серия 86 | Часть 10 | Раздел 10.1-1 | Лист 11

https://zavodjbi.com/

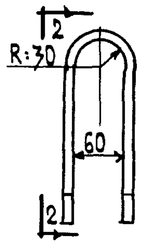
ПЛАН



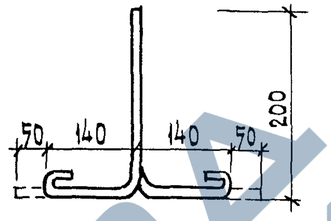
По 1-1



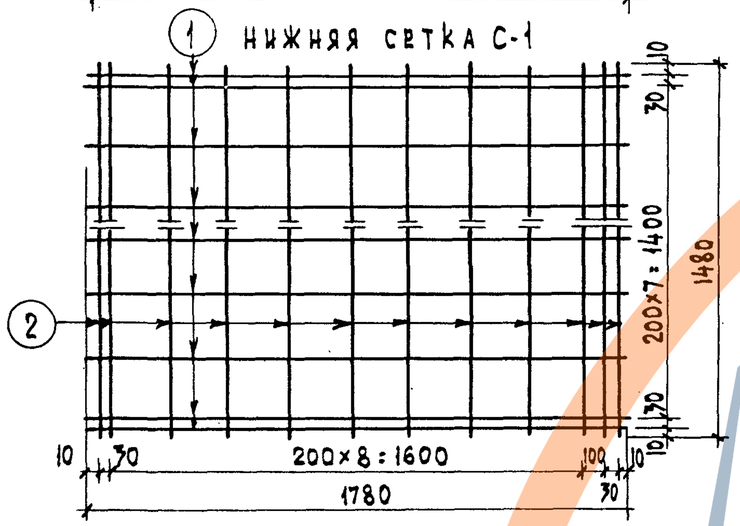
П-1



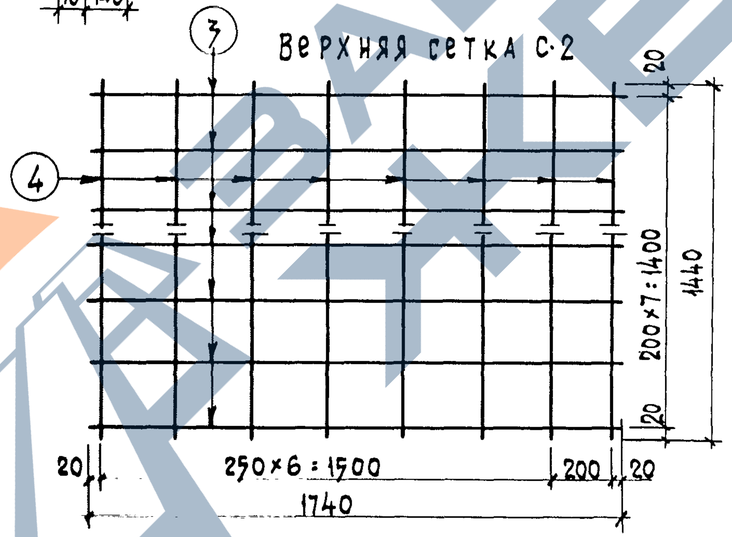
По 2-2



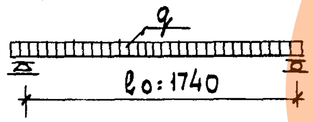
1 Нижняя сетка С-1



3 Верхняя сетка С-2



Расчетная схема



Нагрузки (включая собственный вес плиты):

Расчетная нагрузка по несущей способности - 850 кг/м²

Нормативная нагрузка - 720 "

Нагрузка при расчете прогиба:

- длительнодействующая - 420 "
- кратковременнодействующая - 300 "

Примечания:

1. На верхней грани плиты несмываемой краской или выдавливанием поставить отличительный знак „В" (верх)
2. Плоскость, отмеченная знаком ▲, должна быть гладкой, подготовленной под покраску.
3. Подъемные петли П-1 завести за нижние стержни сетки С-1 и привязать к ним.

Характеристика изделия 12

Вес		т	0,928
Объем бетона		м³	0,371
Расход стали	всего	кг	8.14
	на 1 м² изделия	кг	3,05
	на 1 м³ изделия	кг	22.00
Марка бетона		—	200

Спецификация стальных элементов

Марки	Кол шт	Вес кг 1 элем.	Вес кг общий
С-1	1	5.47	5.47
С-2 200/250/3/3 1400×1700	1	1.39	1.39
П-1	4	0.32	1.28
		Итого	8.14

Спецификация на 1 элемент

Марки	NN поз	Сталь	Длина мм	Кол шт	Общ длина м	Вес кг поз.	Вес кг общ.
С-1	1	ф5 ВI	1780	10	17.80	2.74	5.47
	2	ф5 ВI	1480	12	17.76	2.73	
С-2	3	ф3 ВI	1740	8	13.92	0.76	1.39
	4	ф3 ВI	1440	8	11.52	0.63	
П-1		ф8 АI	820	4	3.28	0.32	1.28

Выборка стали

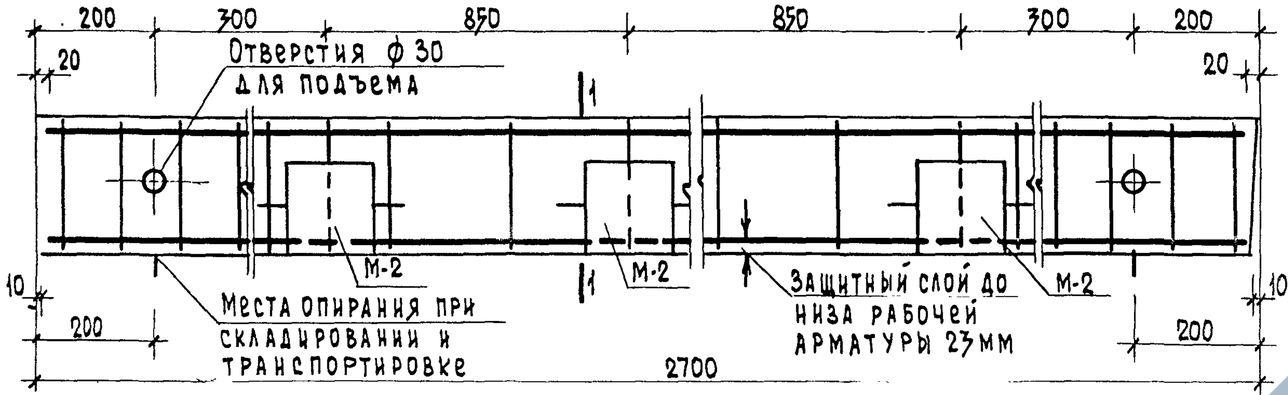
Сталь		ф5 ВI	ф3 ВI	ф8 АI
Длина	м	35.56	25.44	3.28
Вес	кг	5.47	1.39	1.28
$R_a^н$	кг/см²	5500		2400
ГОСТ		6727-53		5781-61

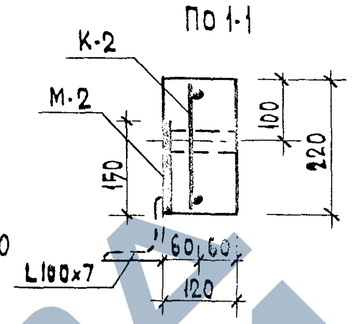
Разработал	Ю.Эпельбаум			
Копировал	Л.Самойлов			
Проверил	В.Ефимова			
Гл. инж. отд.	З.Колчина			
Гл. арх. пр.	М.Молницкая			
Рук. гр. арх.	М.Куроегина			
Рук. гр. инж	М.Куроегина			
Рук. отд N 10	Половленкова			

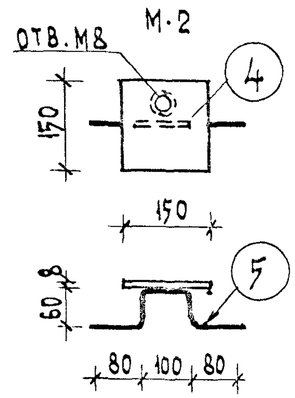
ЦНИИЭП жилища

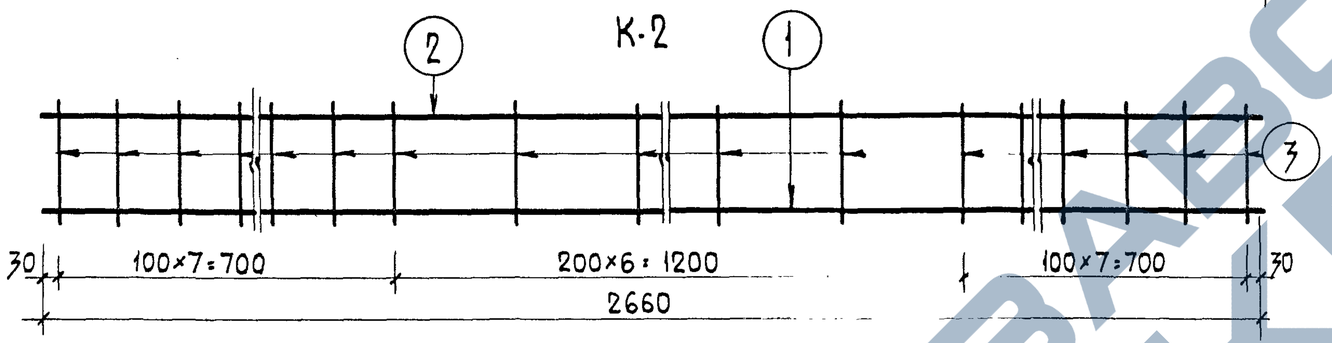
1971 | Плита плоская П 18·15 | Серия 86 | Часть 10 | Раздел 10.1-1 | Лист 12

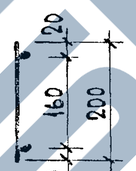
https://zavodjbi.com/



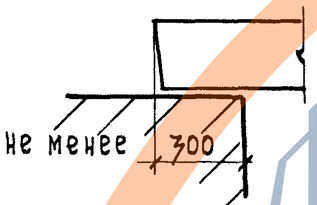




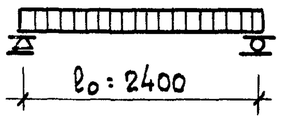




Опирание перемычки



Расчетная схема



Нагрузки, включающие собственный вес перемычки:

Расчетная нагрузка по несущей способности - 1500кг/пм

Нормативная нагрузка — 1310кг/пм

Нагрузки при расчете прогиба:

длительно действующая — 1100кг/пм

кратковременно действующая — 210кг/пм

Расчетный прогиб с учетом длительного действия нагрузки — 1мм

Примечания:

1. На верхней грани каждой перемычки несмываемой краской поставить индекс „В" (верх)
2. Поверхности перемычек должны быть ровными, гладкими. Нижние и боковые грани должны быть подготовлены под окраску
3. Испытания производить по типу перемычки БУ 27а
4. Перемычка выполняется в опалубке брусковой перемычки БУ 27б серии 1.139-1, выпуск 1, лист 20
5. При выполнении лицевой кладки фасадов с брусковыми ж/б перемычками закладные детали М-2 при привязке исключить

Спецификация стали

Арматурные элементы		NN поз	ф мм	На 1 элемент		Вес стали кг	
марка	к-во шт			к-во шт	длина стержня мм	общий	на элемент	общий
К-2	1	1	16АIII	1	2660	2.66	4.20	4.20
		2	10АI	1	2660	2.66	1.64	1.64
		3	8АI	21	200	4.20	1.66	1.66
М-2	3	4	-150х8	1	150	0.15	1.41	4.23
		5	8АI	1	400	0.40	0.16	0.46
							итого:	12.21

Выборка стали

Диаметр арматуры	мм	-150х8	16АIII	10АI	8АI
Длина	м	0.45	2.66	2.66	5.40
Вес	кг	4.23	4.20	1.64	2.14
Нормативное сопротивление ар-ры $R_a^н$	кг/см²		4000	2400	
N ГОСТ'а арматуры			5781-61		

Характеристика изделий

Вес изделий	кг	180
Объем бетона	м³	0.071
Вес стали	кг	12.21
Расход стали на 1м³ бетона	кг	172
Марка бетона		200

ЦНИИЭП жилища

Рук.отд.№1 Гл.инж.отд. Гл.арх.пр Рук.гр.арх. Рук.гр.инж.

Зильбалмин Самойлова Ефимова В. Смолицкая Куроедина Л.

Проверил Ефимов

Согласовано

Инвент. N

Взамен

1971

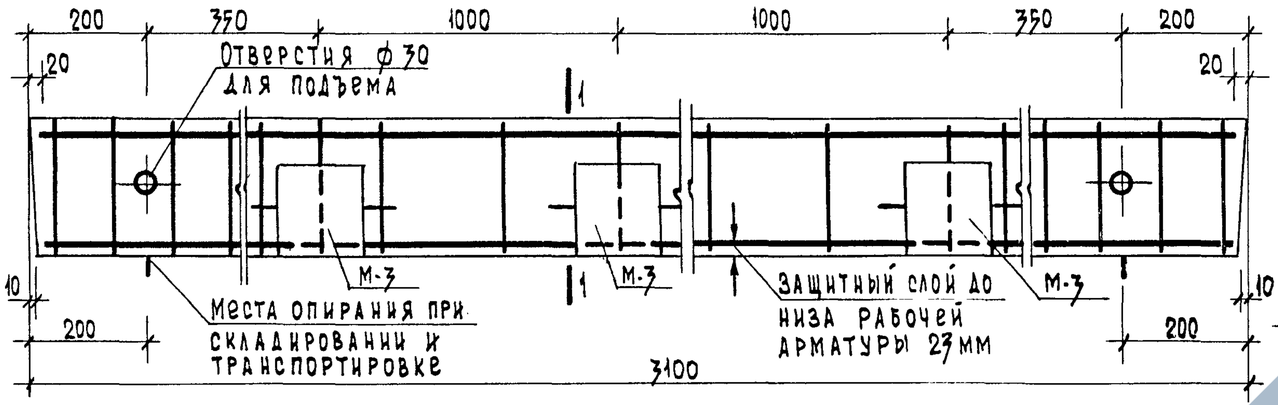
Брусковая усиленная перемычка БУ 27-1

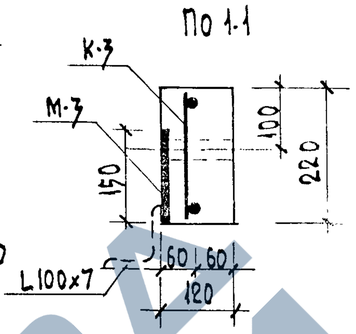
Серия 86

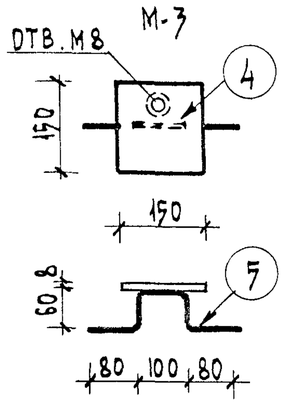
Часть 10 Раздел 10.1-1

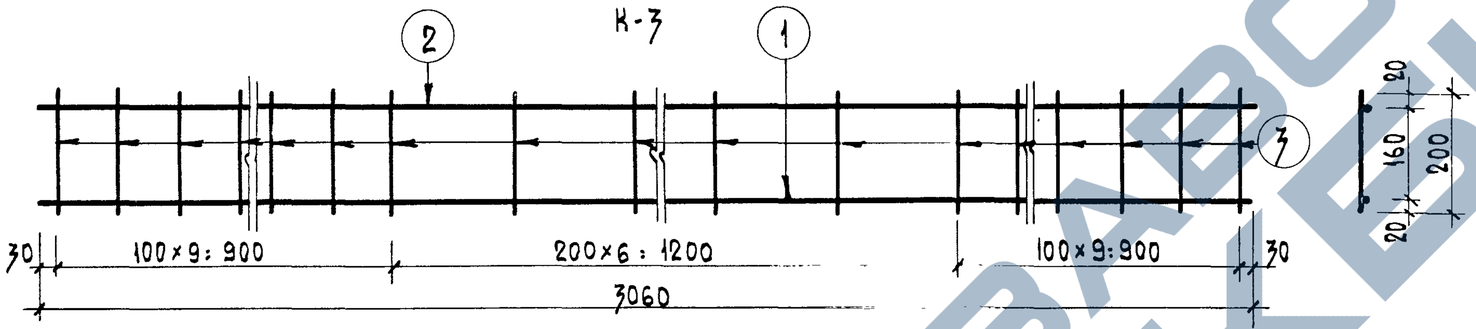
Лист 17

https://zavodjbi.com/









Спецификация стали

Арматурные элементы		N N поз	ф мм	На 1 элемент			Вес стали кг	
Марка	К-во шт			К-во шт	Длина стержня мм	Общая длина м	На элемент	Общий
К-3	1	1	20AIII	1	3060	3.06	7.56	7.56
		2	12AI	1	3060	3.06	2.72	2.72
		3	8AI	25	200	5.00	1.98	1.98
М-3	3	4	-150х8	1	150	0.15	1.41	4.23
		5	8AI	1	400	0.40	0.16	0.48
							Итого:	16.97

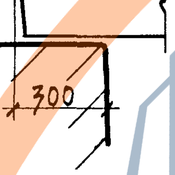
Выборка стали

Диаметр арматуры	мм	-150х8	20AIII	12AI	8AI
Длина	м	0.47	3.06	3.06	6.20
Вес	кг	4.23	7.56	2.72	2.46
Нормативное сопротивление ар-ры $R_a^н$	кг/см²		4000	2400	
N гост'а арматуры			5781-61		

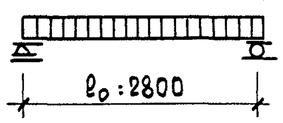
Характеристика изделий

Вес изделия	кг	205
Объем бетона	м³	0.082
Вес стали	кг	16.97
Расход стали на 1м³ бетона	кг	207.0
Марка бетона		200

Опирание перемычки



Расчетная схема



Нагрузки, включающие собственный вес перемычки:

Расчетная нагрузка по несущей способности — 1500кг/п.м

Нормативная нагрузка — 1310 кг/п.м

Нагрузки при расчете прогиба:

длительно действующая — 1100 кг/пм

кратковременно действующая — 210кг/пм

Расчетный прогиб с учетом длительного действия нагрузки — 1мм

Примечания:

1. На верхней грани каждой перемычки несмываемой краской поставить индекс „В" (верх)
2. Поверхности перемычек должны быть ровными, гладкими. Нижние и боковые грани должны быть подготовлены под окраску
3. Испытания производить по типу перемычки БУ 30а
4. Перемычка выполняется в опалубке брусковой перемычки Б-31 серии 1.139-1, выпуск 1, лист 8
5. При выполнении лицевой кладки фасадов с брусковыми ж/б перемычками закладные детали М-3 при привязке исключить.

Рук. отд. №10			
Гл. инж. отд.			
Гл. арх. пр-та	В. Ершова		
Рук. гр. арх.			
Рук. гр. инж.			
Эпельбаум	Проверила		
А. Самойлов			
В. Ершова			
И. Смолицкая			
Л. Суровцева			

ЦНИИЭП жилища

1969

Брусковая усиленная перемычка БУ 31-1

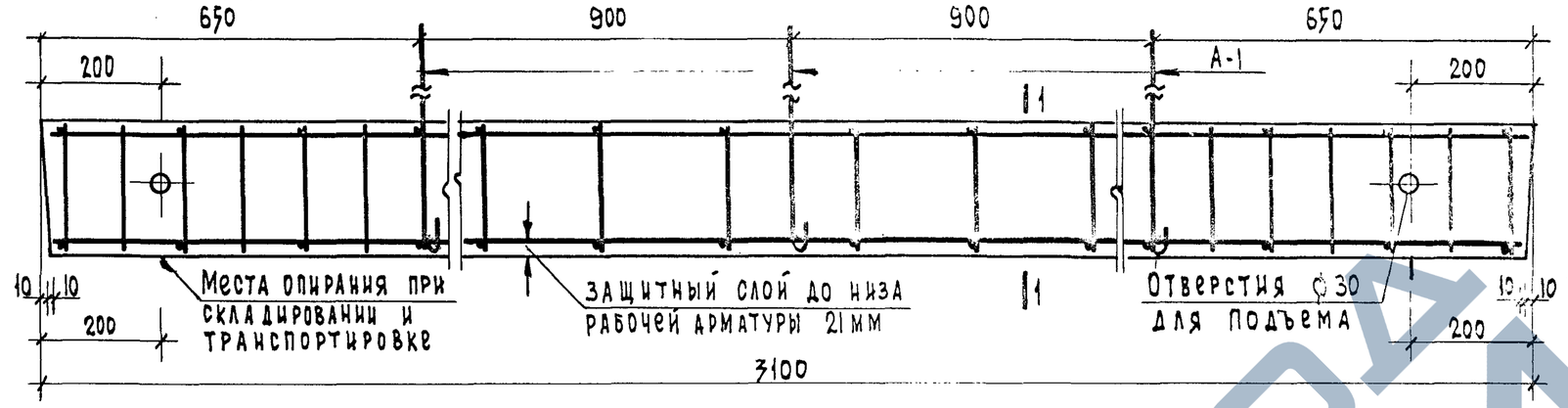
Серия 86

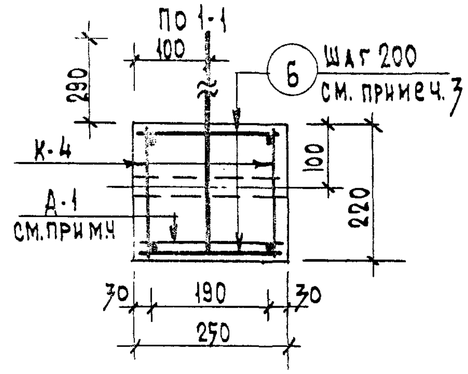
Часть 10

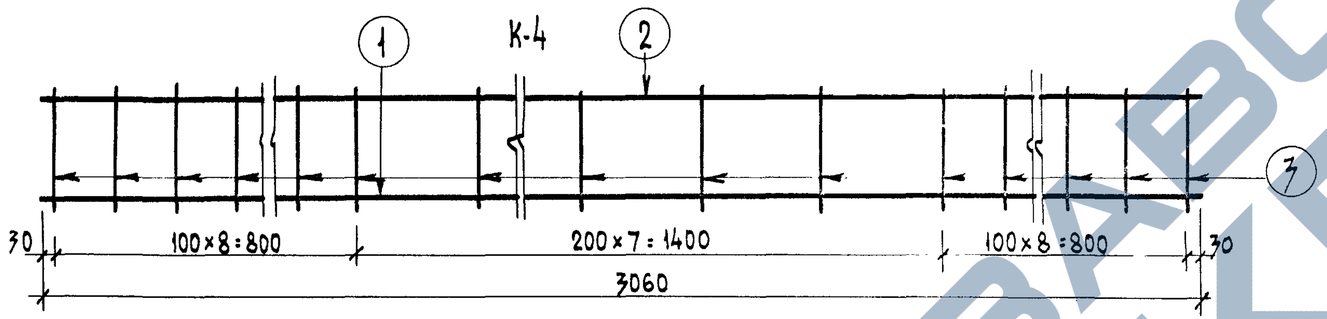
Раздел 10.1-1

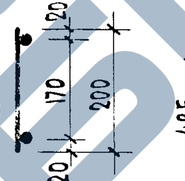
Лист 14

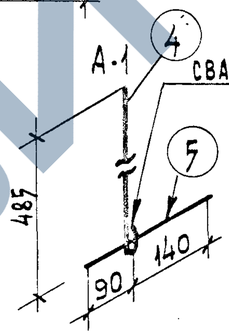
https://zavodjbi.com/



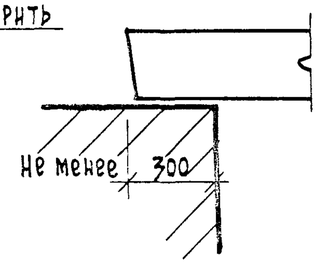




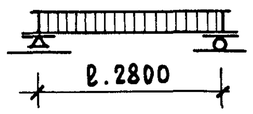




Опирание перемычки



Расчетная схема



Нагрузки, включающие собственный вес перемычки:
Расчетная нагрузка по несущей способности — 2800 кг/пм
Нормативная нагрузка — 2430 кг/пм
Нагрузка при расчете прогиба:
длительно действующая — 2010 кг/пм
кратковременно действующая — 420 кг/пм
Расчетный прогиб с учетом длительного действия нагрузки — $\frac{1}{244}\ell_0$

Спецификация стали

Арматурные элементы Марка	К-во шт	NN поз	Ø мм	На 1 элемент К-во шт	Длина стержня мм	Общая длина м	Вес стали кг На элемент	Общий
К-4	2	1	16 AIII	1	3060	3.06	4.83	9.66
		2	6 BI	1	3060	3.06	0.68	1.36
		3	6 BI	24	200	4.80	1.07	2.14
А-1	3	4	16 AI	1	605	0.61	0.96	2.88
		5	10 AI	1	230	0.23	0.14	0.42
Отдельн стержни		6	6 BI	32	230	7.36	1.63	1.63
							Итого:	18.09

Выборка стали

Диаметр арматуры	мм	16 AIII	16 AI	10 AI	6 BI
Длина	м	6.12	1.83	0.69	23.08
Вес	кг	9.66	2.88	0.42	5.13
Нормативное сопротив арматуры $R_a^н$	кг/см²	4000	2400		4500
N ГОСТ'а арматуры		5781-61			6127-53

Характеристика изделия

Вес изделия	кг	425
Объем бетона	м³	0.170
Вес стали	кг	18.09
Расход стали на 1 м³ бетона	кг	106.4
Марка бетона		200

Примечания:

1. На верхней грани каждой перемычки несмываемой краской поставить индекс „В" (верх)
2. Поверхности перемычек должны быть ровными, гладкими. Нижние и боковые грани должны быть подготовлены под окраску
3. Горизонтальные поперечные стержни приварить точечной сваркой к продольным стержням каркасов.
4. Анкерные стержни 5 привязать к продольным стержням каркасов
5. Указания по антикоррозийной защите анкеров А-1 см. в поясн. записке серии 1.139-1 выпуск 1.

Рук. отд. №10 Эпельбаум
Гл. инж. отд. Самойлов Л.
Гл. арх. проекта Ефимова В.
Рук. гр. арх. Сидлицкая
Рук. гр. инж. Суреткина Н.
Проверил Ефимова В.
Составлено Вершкова
Составлено
Составлено
Инвент. N
Дата
Взамен

ЦНИИЭП жилища

1971

Брусковая усиленная перемычка БУ31-2

Серия	Часть 10	Лист
86	Раздел 10.1-1	15