

ЦЕНТРАЛЬНЫЙ ИНСТИТУТ ТИПОВЫХ ПРОЕКТОВ
ГОССТРОЯ СССР
ТИПОВЫЕ ДЕТАЛИ И КОНСТРУКЦИИ ЗДАНИЙ И СООРУЖЕНИЙ

СЕРИЯ ПК-01-06

ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫЕ
СБОРНЫЕ НЕСУЩИЕ КОНСТРУКЦИИ
ДЛЯ ПОКРЫТИЙ С РУЛОННОЙ КРОВЛЕЙ

ВЫПУСК 6

БАЛКИ
ПРЕДВАРИТЕЛЬНО НАПРЯЖЕННЫЕ
СТЕНДОВОГО ИЗГОТОВЛЕНИЯ СО СТЕРЖНЕВОЙ АРМАТУРОЙ
ДЛЯ ПРОЛЕТОВ 12, 15, 18 и 24 м

РАЗРАБОТАНЫ
ПРОЕКТНЫМ ИНСТИТУТОМ № 1 МИНИСТЕРСТВА СТРОИТЕЛЬСТВА РСФСР
ПРИ УЧАСТИИ
НАУЧНО-ИССЛЕДОВАТЕЛЬСКОГО ИНСТИТУТА ПО СТРОИТЕЛЬСТВУ
МИНИСТЕРСТВА СТРОИТЕЛЬСТВА РСФСР

ВНЕСЕНЫ
МИНИСТЕРСТВОМ СТРОИТЕЛЬСТВА
РСФСР

УТВЕРЖДЕНЫ
ГОСУДАРСТВЕННЫМ КОМИТЕТОМ
СОВЕТА МИНИСТРОВ СССР ПО ДЕЛАМ СТРОИТЕЛЬСТВА
приказ № 184 от 18/4 от 12/8 59г.

ЦЕНТРАЛЬНЫЙ ИНСТИТУТ ТИПОВЫХ ПРОЕКТОВ
ГОССТРОЯ СССР
ТИПОВЫЕ ДЕТАЛИ И КОНСТРУКЦИИ ЗДАНИЙ И СООРУЖЕНИЙ

СЕРИЯ ПК-01-06

ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫЕ
СБОРНЫЕ НЕСУЩИЕ КОНСТРУКЦИИ
ДЛЯ ПОКРЫТИЙ С РУЛОННОЙ КРОВЛЕЙ

ВЫПУСК 6

**БАЛКИ
ПРЕДВАРИТЕЛЬНО НАПРЯЖЕННЫЕ
СТЕНДОВОГО ИЗГОТОВЛЕНИЯ СО СТЕРЖНЕВОЙ АРМАТУРОЙ
ДЛЯ ПРОЛЕТОВ 12, 15, 18 и 24 м**

Содержание

1

Наименование	л листа	л страниц
Содержание		1-2
Пояснительная записка		3-12
Чертежи		
Примерная монтажная схема конструкции		
покрытий с крупнопанельными плитами		
для пролетов 12, 15 и 18 м	1	
Примерная монтажная схема конструк-		
ций покрытий с крупнопанельными		
плитами для пролета 24 м	2	
Примерные схемы поперечных разрезов		
зданий и узлы опирания балок	3	
Детали крепления балок на опорах	4	
Крепление плит фонаря к балкам	5	
Детали крепления подвижно-транс-		
портного оборудования	6	
Схемы строповки балок		
Балка Б4-12-1. общий вид. технико-		
экономические показатели	7	
Балка Б4-12-1. Каркасы К-1, К-2, К-3		
Закладной элемент Л-1	8	
Балка Б4-12-1. Спецификация и		
выборка стали	9	
Балка Б4-12-2. общий вид. технико-		
-экономические показатели	10	
Балка Б4-12-2. Каркасы К-1, К-2, К-3		
Закладной элемент Л-1	11	

Наименование	л листа	л страниц
Балка Б4-12-2. Спецификация и		
выборка стали	12	
Балка Б4-12-3. общий вид. технико-		
экономические показатели	13	
Балка Б4-12-3. Каркасы К-1, К-2, К-3		
Закладной элемент Л-1	14	
Балка Б4-12-3. Спецификация и		
выборка стали	15	
Балка Б4-15-1. общий вид. технико-		
-экономические показатели	16	
Балка Б4-15-1. Каркасы К-1 ÷ К-5	17	
Балка Б4-15-1. Спецификация		
и выборка стали	18	
Балка Б4-15-2. общий вид. технико-		
-экономические показатели	19	
Балка Б4-15-2. Каркасы К-1 ÷ К-5	20	
Балка Б4-15-2. Спецификация и		
выборка стали	21	
Балка Б4-15-3. общий вид. технико-		
-экономические показатели	22	
Балка Б4-15-3. Каркасы К-1 ÷ К-5	23	
Балка Б4-15-3. Спецификация и		
выборка стали	24	
Балка Б4-18-1. общий вид. технико-		
-экономические показатели	25	

Наименование	№ листа	№ страниц
балка Б4-18-1. Каркасы К-1 ÷ К-5	26	
балка Б4-18-1. Спецификация и выборка стали	27	
балка Б4-18-2. Общий вид. Технично- экономические показатели.	28	
балка Б4-18-2. Каркасы К-1 ÷ К-5	29	
балка Б4-18-2. Спецификация и выборка стали.	30	
балка Б4-18-3. общий вид. технико- экономические показатели	31	
балка Б4-18-3. Каркасы К-1 ÷ К-6	32	
балка Б4-18-3. спецификация и выборка стали	33	
балка Б4-24-1. общий вид. технико- экономические показатели	34	
балка Б4-24-1. Каркасы К-1 ÷ К-5	35	
балка Б4-24-1. Спецификация и выборка стали	36	
балка Б4-24-2. общий вид. технико- экономические показатели	37	
балка Б4-24-2. Каркасы К-1 ÷ К-6	38	
балка Б4-24-2. спецификация и выборка стали	39	
балка Б4-24-3. общий вид. технико- экономические показатели	40	

[illegible]

Пояснительная записка

Общая часть

1. В настоящем выпуске в серии ПК-01-06 разработаны рабочие чертежи сборных предварительно напряженных двускатных балок со стержневой арматурой для покрытия зданий с пролетами 12, 15, 18 и 24 м с шагом колонн 6 м, бетонируемых на опанделках в рабочем положении.
2. Балки запроектированы для зданий с покрытием крупнопанельными плитами 1.5×6.0 и 3.0×6.0 м или плитами по прогонам, с подвесным транспортом и без подвесного транспорта, с фонарями и без фонарей.
3. Габариты балок приняты по каталогу унифицированных сборных железобетонных изделий и конструкций для промышленного строительства с высотой на опоре 800 мм. Уклон верхнего пояса балок 1:12, кроме крайних участков балок пролетом 24 м с уклоном верхнего пояса $\sim 1:6.5$.
4. Фонари-сборные железобетонные по серии ПК-01-29 (проект), шириной 6.0 м для пролетов 12, 15 и 18 м и шириной 12 м для пролета 24 м.
5. Балки, приведенные в настоящем выпуске имеют индекс Б4. Номинальный пролет балки обозначен второй цифрой, а категория балки по несущей способности - третьей цифрой. Так, Б4-15-1 обозначает балку со стержневой арматурой для пролета 15 м рассчитанную на нагрузку 350 кг/м^2 .
6. Примерные монтажные схемы покрытий, детали крепления покрытия к балкам и схемы расположения закладных элементов разработаны для плит 1.5×6.0 м. При других конструкциях покрытия соответствующие чертежи разрабатываются в проекте здания.
7. Для крепления электропроводки в стенках балок предусмотрены отверстия $\phi = 40 \text{ мм}$ через 1000 мм.
8. Общая устойчивость покрытия при крупнопанельных плитах обеспечивается жесткостью диска, образуемого плитами уложенными в соответствии с „Указаниями по применению плит покрытий бесчердачных производственных зданий“ /серия 7-14/.

Технико-экономические показатели балок

4

№№ п/п	Марка балки	Расчетные нагрузки		Основная рабочая арматура	Расход материалов				Марка бетона	Вес изделия	
		От покрытия без учета собственного веса балки кг/м ²	От подвешного транспорта		стали		бетона			Монтаж- ный т	На 1 м ² покрытия кг
					На 1 изделие кг	На 1 м ² покрытия кг	На 1 изделие м ³	На 1 м ² покрытия приведенной толщины-сн.			
1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12
1	Б4-12-1	350(290)	—	2ф 16 пп 2ф 18 пп	127,0	1,8	1,65	2,3	400	4,13	57,5
2	Б4-12-2	550(450) 350(290)	2 груза по 3,9т (3т)	2ф 18 пп 2ф 20 пп	152,5	2,1	1,65	2,3	400	4,13	57,5
3	Б4-12-3	550(450)	2 груза по 3,9т (3т)	4ф 22 пп	197,4	2,7	1,65	2,3	400	4,13	57,5
4	Б4-15-1	350(290)	—	2ф 20 пп 2ф 22 пп	219,3	2,4	2,20	2,4	400	5,50	61,2
5	Б4-15-2	550(450) 350(290)	2 груза по 3,9т (3т)	5ф 22 пп	301,4	3,4	2,35	2,6	400	5,87	65,3
6	Б4-15-3	550(450)	2 груза по 3,9т (3т)	5ф 25 пп	373,4	4,2	2,35	2,6	400	5,87	65,3
7	Б4-18-1	350(290)	—	5ф 22 пп	341,4	3,2	2,84	2,6	400	7,10	65,8
8	Б4-18-2	550(450) 350(290)	3 груза по 3,9т (3т)	3ф 28 пп 2ф 22 пп	474,0	4,4	2,98	2,8	400	7,45	69,0
9	Б4-18-3	550(450)	3 груза по 3,9т (3т)	1ф 32 пп 4ф 28 пп	582,6	5,4	3,07	2,8	500	7,67	71,0
10	Б4-24-1 *	350(290)	—	4ф 28 пп	604,3	4,2	4,67	3,3	400	11,70	81,3
11	Б4-24-2 *	450(380)	—	5ф 28 пп	734,7	5,1	4,78	3,3	400	11,95	83,0
12	Б4-24-3 *	550(450)	—	4ф 32 пп 1ф 28 пп	884,1	6,1	4,78	3,3	500	11,95	83,0
13	Б4-24-4	550(450)	—	5ф 32 пп 1ф 28 пп	1054,2	7,3	4,78	3,3	500	11,95	83,0

Примечания

- В графах 3 и 4 в скобках указаны нормативные нагрузки
- Балки, отмеченные * рассчитаны без учета нагрузки от торцевой стенки фронона и снегового мешка за ней.

ТА
1959

Технико-экономические показатели балок

ПК-01-06
Выпуск-6

Стр. 4

беленная					
Л					
Руков. группы					
Чабурин	Морозов	Фролкин			
Строитель	Амурс	Сурган			
Гл. инж. института	Нач. СКО	Руковод. тем			

10. В покрытиях с прогонами должны быть предусмотрены горизонтальные связи в уровне верхнего пояса балок. Схема и конструкции типовых связей разрабатываются в отдельном выпуске.
11. Поперечные и продольные температурные швы устраиваются на сваренных колоннах.
Допускается устройство продольных температурных швов на катковых опорах. В этом случае балки соседнего пролета устанавливаются на металлические столы / см. лист 3/.
12. При применении балок в сейсмических районах должны быть учтены требования „Норм и правил строительства в сейсмических районах / СН-8-57/“.

Конструктивное решение

13. Все балки запроектированы из бетона марки 400, за исключением балок Б4-18-3, Б4-24-3 и Б4-24-4 в которых применен бетон марки 500.

14. Рабочая арматура балок из низкоуглеродистой стали периодического профиля марки 30ХГ2С (ГОСТ'ы 5058-57 и 7314-55) в каркасах применена сталь 25Г2С (ГОСТ'ы 5058-57 и 7314-55) и проволока стальная низкоуглеродистая холоднотянутая (ГОСТ 6727-53)
15. Для унификации металлических форм опалубочные размеры балок пролетами 12, 15 и 18 м выбраны с учетом возможности использования для их изготовления форм балки Б4-18-3 с комплектом инвентарных вкладышей.
При этом крайняя шестиметровая секция форм может быть применена для всех балок. Размеры балок со стержневой арматурой (Б4) и струнбетонных (Б1), разработанных в выпуске 3 настоящей серии, увязаны между собой для использования тех же форм с заменой вкладышей и торцевых стенок.

Опалубочные размеры балок для пролета 24м одинаковы, кроме балки Б4-24-1, у которой нижний пояс меньшей ширины.

16. Ширина балок на опоре запроектирована с учетом установки их на типовые сборные железобетонные колонны или опорные подушки. В опорной части балок предусмотрен закладной элемент Л-1, к которому при монтаже приваривается стальной лист М-3 (см. лист 4). Крепление балок при установке производится на анкерных болтах, а после выверки положения конструкций опорные листы балок привариваются к закладным листам опор.

17. Крепление железобетонного фонаря к балкам производится согласно детали на листе 5, с последующей приваркой опорного листа рамы фонаря к закладным элементам в балке.

18. Закладные элементы М-1 и М-2 для крепления конструкций покрытия и фонарей разработаны на листе 47. Схемы расположения этих элементов разрабатываются в проекте здания, в зависимости от принятых конструкций.

Примерная разбивка закладных элементов для покрытий с митами 1,5х6,0м и железобетонными фонарями серии ПК-01-29 (проект) приведена на листе 46.

19. Крепление подъемно-транспортного оборудования к балкам производится на металлических подвесках. Продольные тормозные усилия болжны передаваться на диск покрытия или связи с помощью специальной конструкции, которую рекомендуется устанавливать в середине каждого температурного отсека.

Примерные решения узлов даны на листе 6. а схемы расположения подвесок и связей для передачи тормозных усилий разрабатываются в проекте здания.

Расчет и нагрузки

20. Расчет балок произведен по СН и П, "Инструкции по проектированию предварительно напряженных железобетонных конструкций" (СН-10-57) и НыТУ-123-55.

21. Расчетные нагрузки от покрытий приняты 350, 450 и 550 кг/м², в том числе от снега 100, 140 и 210 кг/м² без учета снеговых мешков. Нагрузки приложены в виде сосредоточенных сил, расположенных через 1,5 или 3,0м

Собственный вес балок учтен дополнительно.

22. В расчете балок всех типов для пролетов 12, 15 и 18 м и балки Б4-24-4 учтена дополнительная нагрузка от торцевой стенки фронона и снегового мешка за ней.

Остальные типы балок для пролета 24 м рассчитаны без учета указанной дополнительной нагрузки.

Расчетные нагрузки (в тоннах) от фрононей приняты:

1. Для фронона шириной 6 м:

а) от стоек промежуточных рам - 1.9

б) от стоек с учетом веса торцевой стенки и снегового мешка за ней - 2.5

2. Для фронона шириной 12 м:

а) от крайней стойки промежуточных рам - 2.9

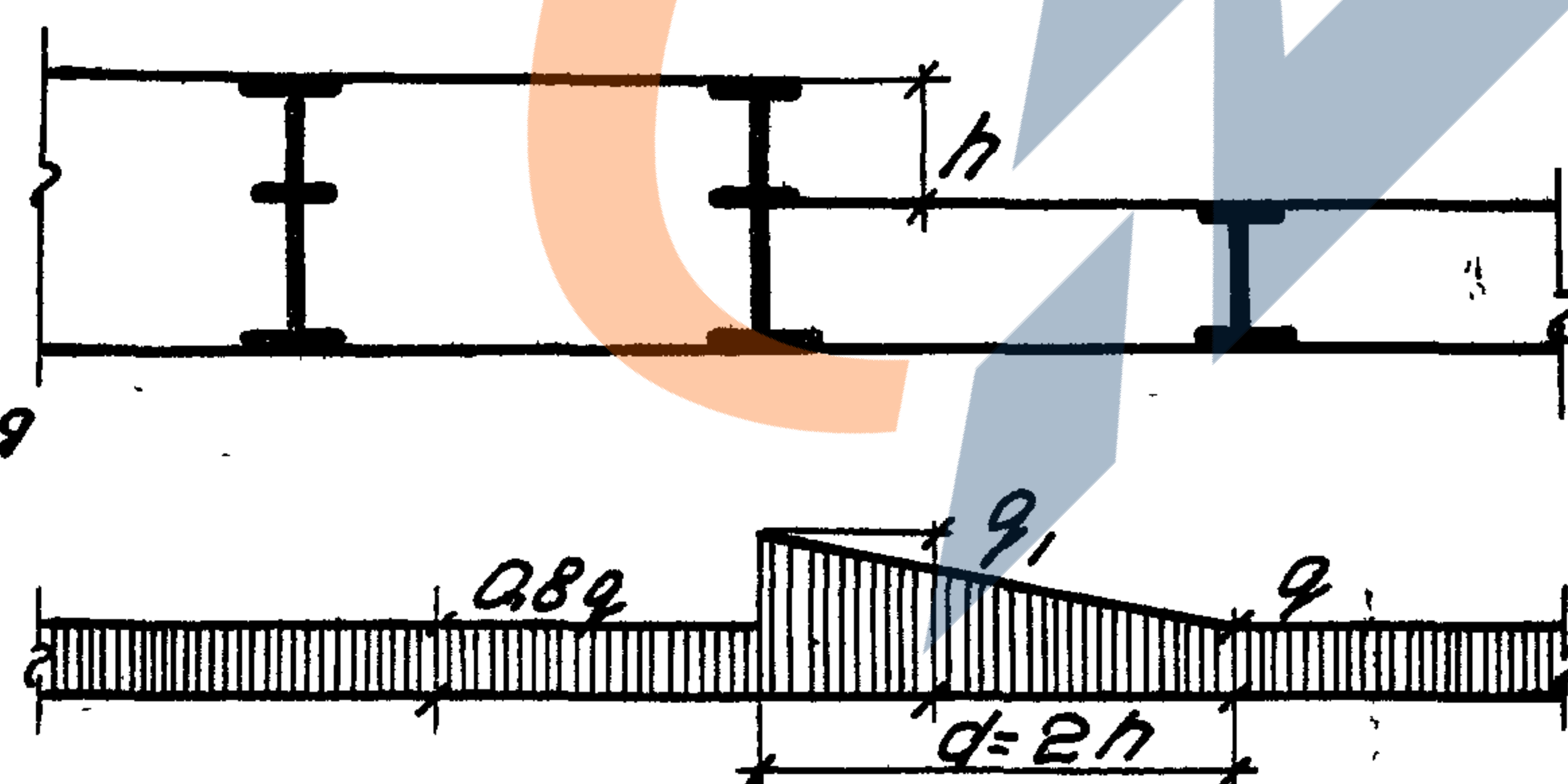
б) от средней стойки промежуточных рам - 1.2

в) от крайней стойки торцевых рам - 4.0

г) от средней стойки торцевых рам - 5.3

Величина нагрузки от снегового мешка определена по следующей схеме:

$q_1 = \frac{h+1}{2} q_2$
но не более 29
h - высота фронона
в метрах



23. Расчетные нагрузки от подвешенного подъемно-транспортного оборудования приняты: для балок пролетом 12 и 15 м - 2 груза по 3.9 т, для балок пролетом 18 м - 3 груза по 3.9 т.

Балки пролетом 24 м на нагрузки от подвешенного оборудования не рассчитаны.

Положение подвешенного груза должно быть не ближе 1.0 м от опоры, а расстояние между грузами - не менее 3 м

24. Расчетные пролеты балок приняты соответственно - 11.7, 14.7, 17.7 и 23.7 м

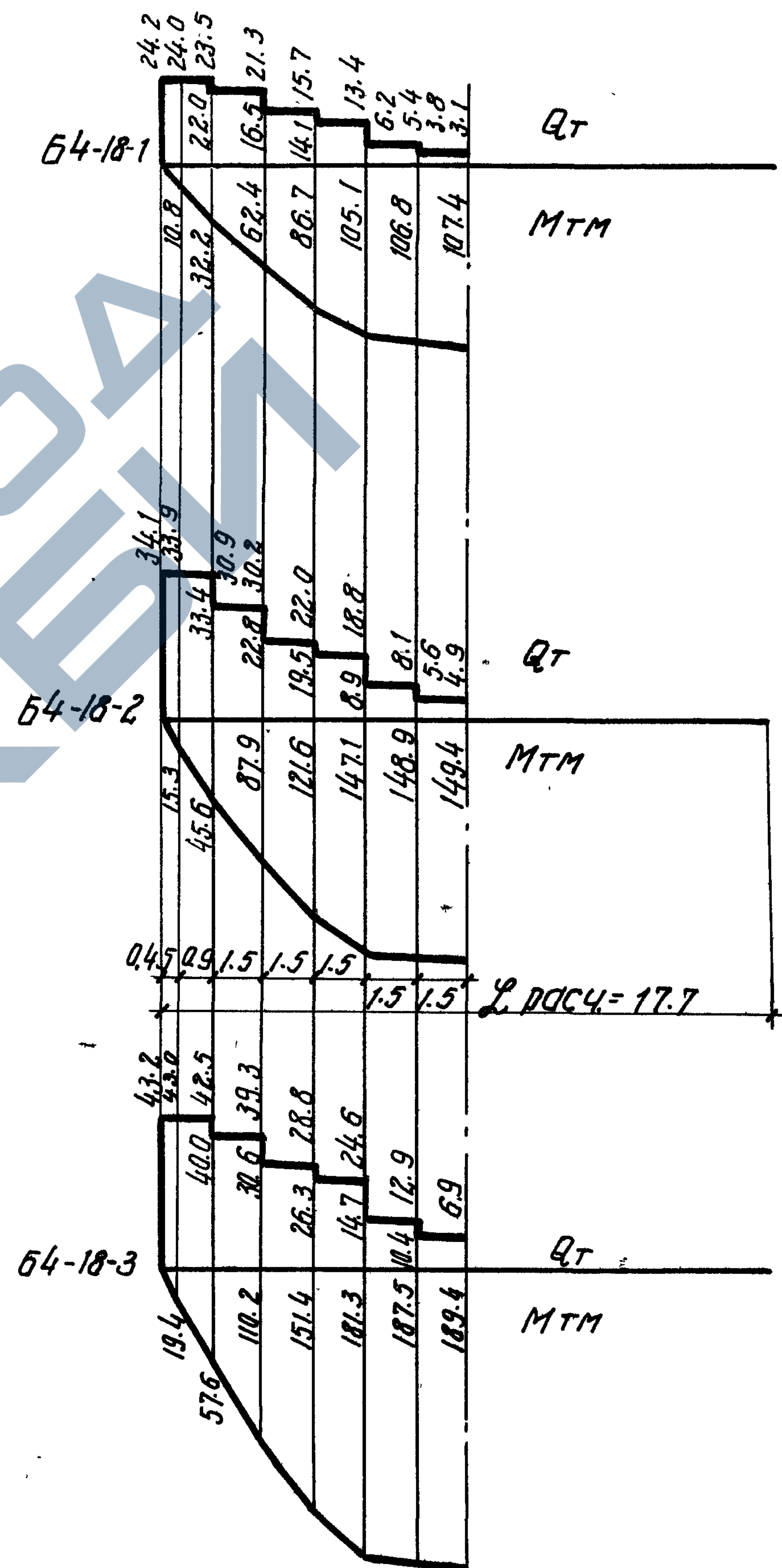
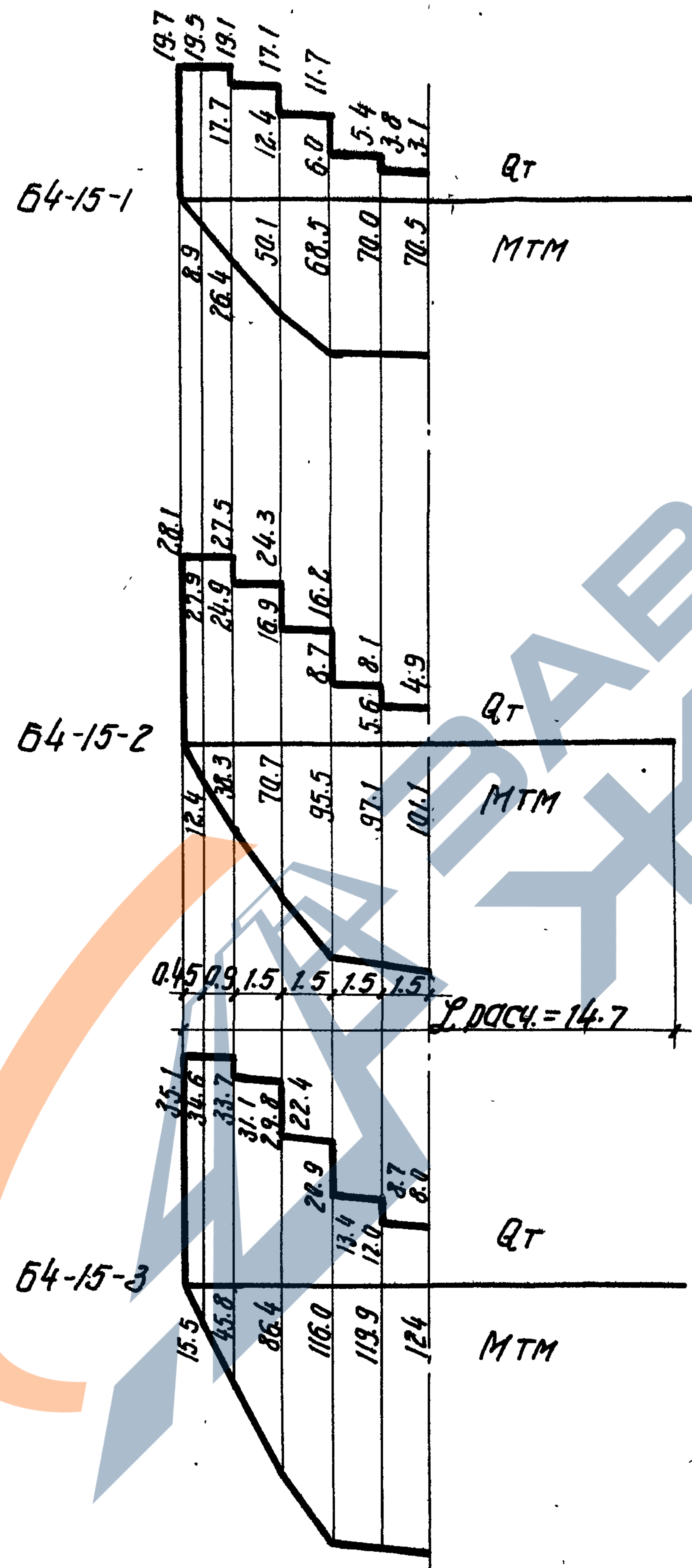
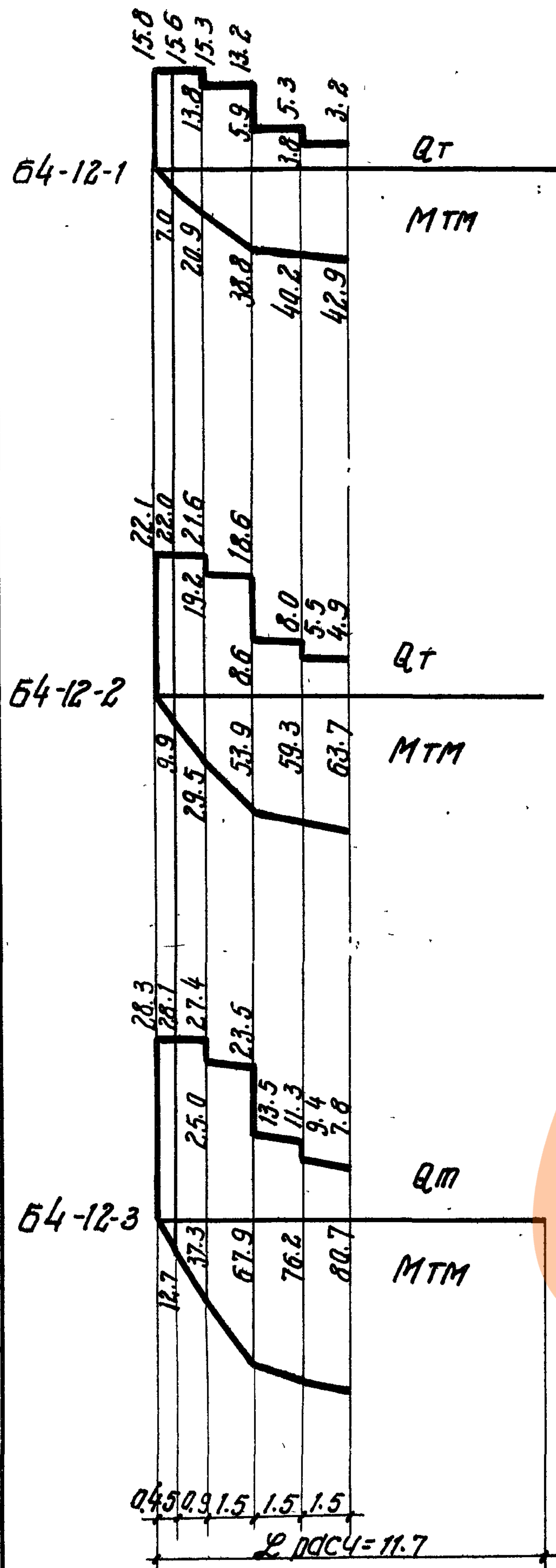
25. Подбор сечений произведен по огибающим эпюрам изгибающих моментов и поперечных сил, приведенным на стр. 8 и 9

26. По степени опасности образования трещин балки относятся к 3-ей категории трещиностойкости.

27. Кубиковая прочность бетона при отпуске натяжения арматуры указана на чертежах балок.

28. Предварительное напряжение рабочей арматуры принято из условий ограничения величины раскрытия трещин в бетоне и обеспечения жесткости балок (п.п. 45 и 46 Нн ТУ 123-55) равным $0.75 R_n^H = 0.75 \times 6000 = 4500 \text{ кг/см}^2$ для балок пролетами 12 и 15 м и $0.9 R_n^H = 0.9 \times 6000 = 5400 \text{ кг/см}^2$ для остальных балок.

Гр. инж. институт	Чадурин	руковод. группы	Беленная
Нач. с.г.о	Шульц		
руковод. темат	Сидяков		

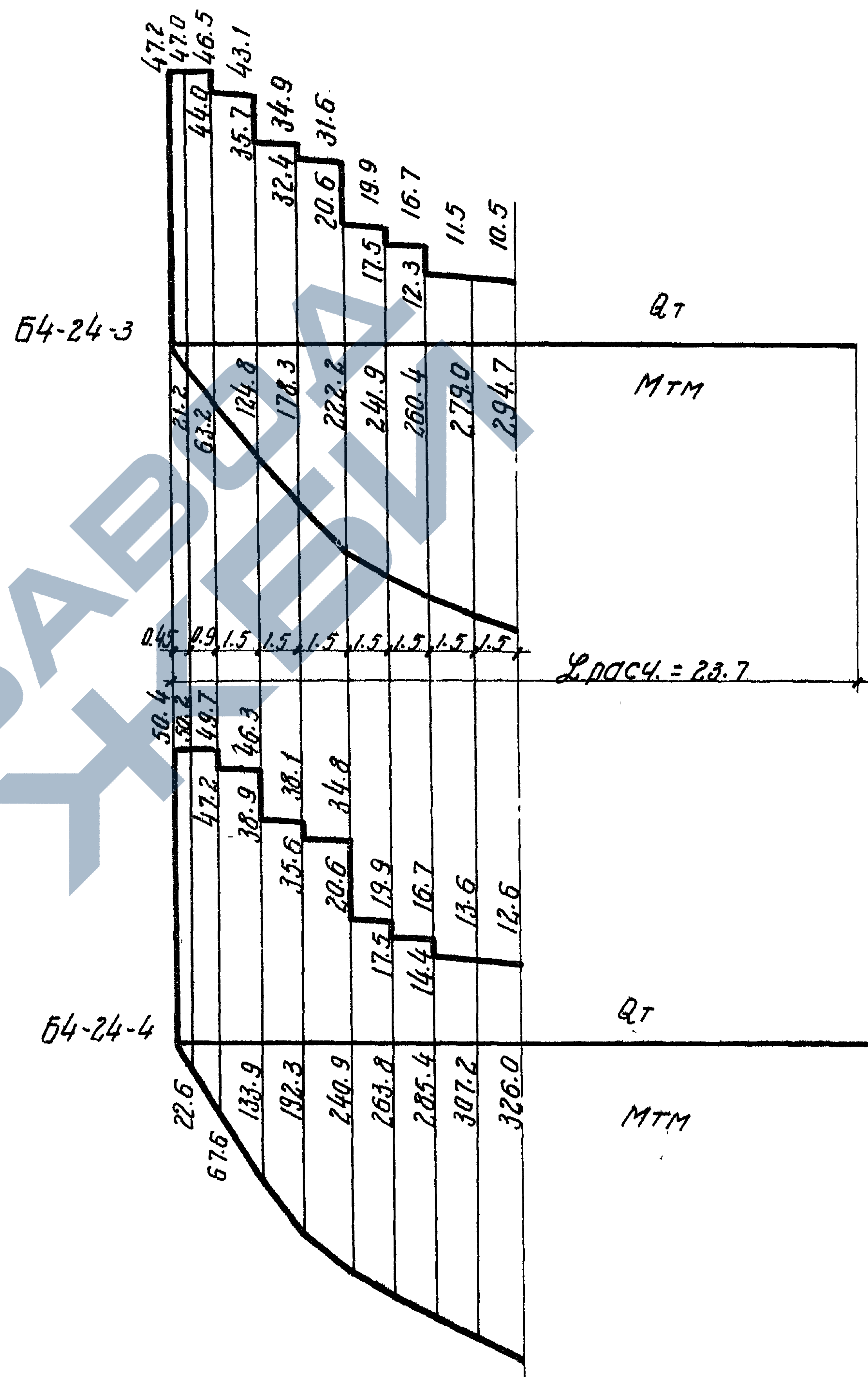
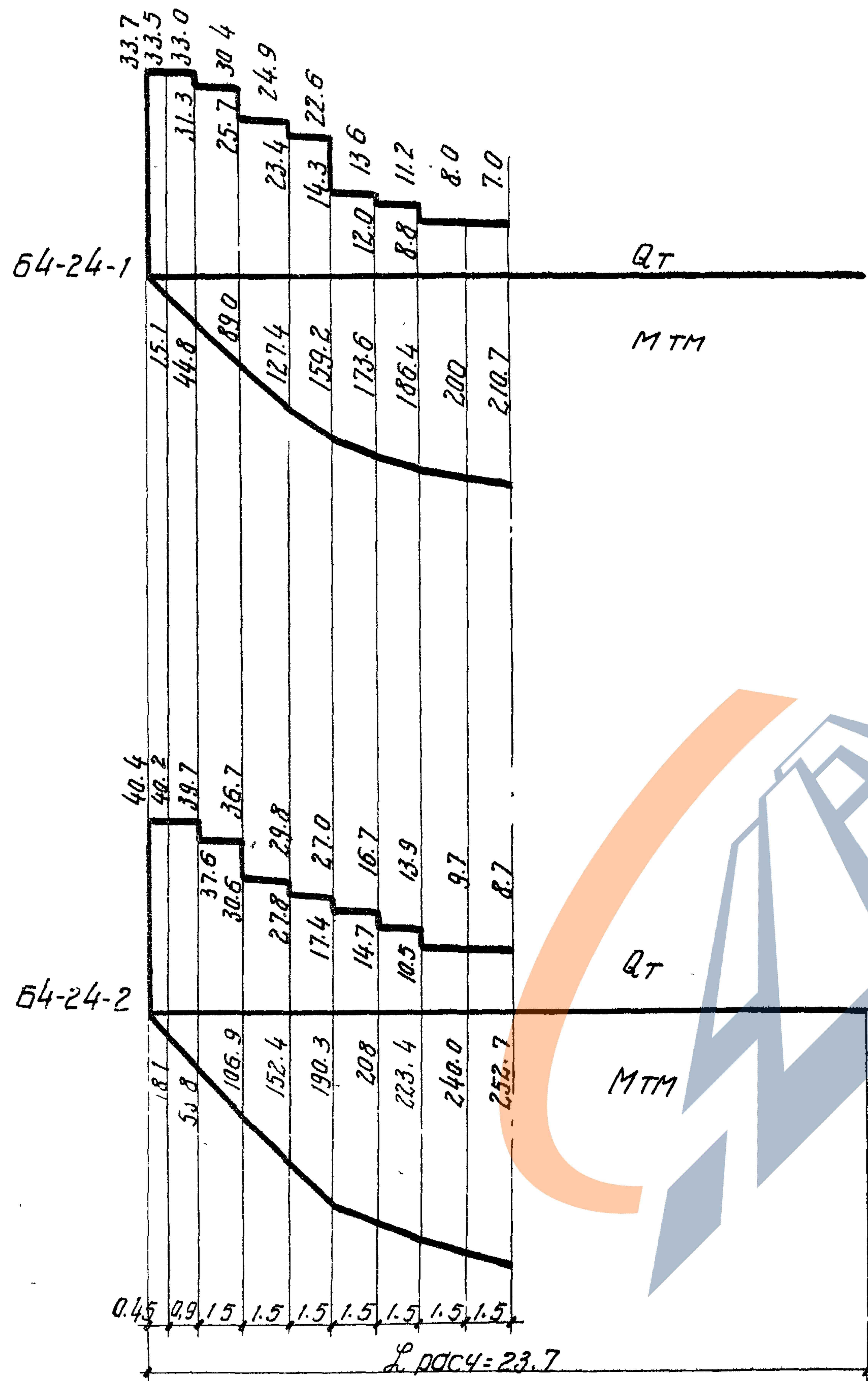


ТД
1959

Определяющие эпюры расчетных изгибающих моментов M и поперечных сил Q для балок пролетом 12м, 15м и 18м

НК-01-06
ВЫПУСК 6
Стр. 8

наименование	единица измерения	руководитель	подпись
наименование	единица измерения	руководитель	подпись
наименование	единица измерения	руководитель	подпись



Огибающие эпюры расчетных изгибающих моментов M и поперечных сил Q для балки пролетом 24 м

НК-01-06
Выпуск 6
Стр. 9

Технические требования к испытаниям

29 Изготовление и приемка балок должны производиться с соблюдением требований

„Технических условий на изготовление и приемку сборных железобетонных и бетонных конструкций и деталей“ (СН-1-57) ..

30 Арматура должна быть очищена от масла и ржавчины

31 Натяжение рабочей арматуры производится до бетонирования с передачей усилия натяжения на упоры.

32 Изготовление каркасов производится контактной точечной сваркой во всех точках пересечения в соответствии с „Техническими условиями на сварную арматуру железобетонных конструкций“ (ТУ-73-56 МСПМХП)

33 Каркасы верхнего пояса свариваются между собой согласно детали на листе 47.

34 Анкерные стержни в закладных элементах соединяются в тавр с листами. Сварка выполняется под слоем флюса, электродами Э-42 по ГОСТ 2523-52.

35 Все работы по сварке должны вестись в соответствии с „Указаниями по технологии электросварки арматуры железобетонных конструкций“ (ВСН 38-57/МСПМХП-МСЭС).

36. В процессе изготовления балок не допускается передача какой-либо нагрузки непосред-

ственно на напрягаемую арматуру (подвеска форм, вспомогательного оборудования и т.п.).

37. Балки бетонируются в рабочем положении.

38. После обрезки предварительно напряженной арматуры торцы последней затираются цементным раствором слоем 10 мм.

39 Качество и количество арматуры в балках должно быть подтверждено актом на скрытые работы, с указанием результатов механических испытаний стальной.

Примечание: Результаты механических испытаний представляются по сертификатам или данным лаборатории.

40 Минимальная толщина защитного слоя принята: для рабочей арматуры 29 мм, для каркасов 15 мм.

41 Отклонение размеров балок не должно превышать

а) по длине балок - $1/1000$, $+1/2000$ пролёта;
б) по ширине сечений поясов и по толщине полок ± 3 мм;

в) по толщине стенок $+10$ мм;
г) по ширине опорной части - 3 мм;
д) по высоте сечения ± 5 мм.

42 Внешний вид балок должен удовлетворять следующим требованиям:

а) углы между торцовыми гранями и нижней гранью балок должны быть прямыми.

ТД
1959

Пояснительная записка

ПК-01-06
Выпуск 6
Стр. 10

Беленная					
Дуплоб. группы					
Чодурин	Морозов	Фрагилн			
Э.В.Зин	А.В.С	С.В.Р			
Гл. инж. институт	Нач. СПО	Дуплоб. темы			

Отклонение от перпендикуляра допускается не более 2мм на 1м длины торцовой грани;

б) поверхности граней балок должны быть плоскими; кривизна допускается на верхней, нижней и торцевых гранях балок не более 2мм на 1м; на остальных поверхностях - 3 мм на 1м;

в) опалы промолот пояс и опорных ребер допускаются на глубину не более 10мм;

г) раковины диаметром до 15мм и глубиной до 5мм допускаются не более двух на 1м длины стенки или пояса;

д) на верхних гранях балок при отпуске натяжения арматуры допускаются волосные трещины;

е) трещины на остальных поверхностях балок не допускаются;

ж) не допускается обнажение арматуры на поверхности балок.

43. Лицевые поверхности закладных элементов должны быть чистыми, без наплывов бетона и не должны отклоняться от поверхности балки более чем на 2мм.

44. Все выступающие наружу балки закладные металлические элементы должны быть после монтажа покрыты антикоррозийным составом.

45. При транспортировании балок должны быть предусмотрены устройства, предохраняющие их от боковых перемещений.

46. Строповку, перевозку и хранение балок следует производить только в вертикальном положении, с опиранием на подкладки или пропленением в

местах удаленных от концов не более, чем указано на схемах (см. лист 6).

47 Испытание балок производится в соответствии с ГОСТ 8829-58 "Детали железобетонные сборные. Методы испытаний и оценки прочности, жесткости и трещиностойкости."

48 Схемы испытаний и нагрузки приведены на стр. 13

49 Испытание следует производить в рабочем вертикальном положении.

Указания по применению чертежей

50 Выбор типа балок производится по расчетным нагрузкам от покрытия, фонарей и подвесного оборудования с учетом указаний в п. 12.

51. В случае, если нагрузки в проекте отличаются от указанных в таблице (стр. 4) следует определить расчетные изгибающие моменты и поперечные силы от фактических нагрузок и выбрать тип балки по изгибающим эпюрам (стр. 8, 9).

52. В зданиях пролетами 24м под торцовыми рамами фонарей следует устанавливать следующие по несущей способности тип балки (см. прим. 2 на стр. 4).



Схемы испытания балок

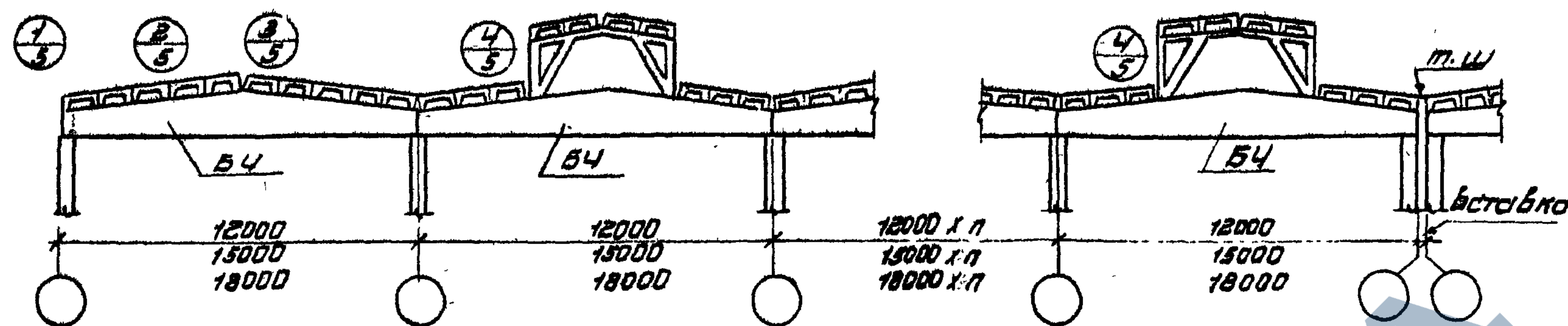
Примечания:

4. Балки испытываются в рабочем положении.
2. Испытание балок производится в соответствии с ГОСТом 8829-58 „Детали железобетонные сборные. Методы испытаний и оценки прочности, жесткости и трещиностойкости“
3. Величина разрушающей нагрузки, полученной при испытании балки, должна быть не менее контрольной разрушающей нагрузки ($R_{кр}$), указанной в таблице.

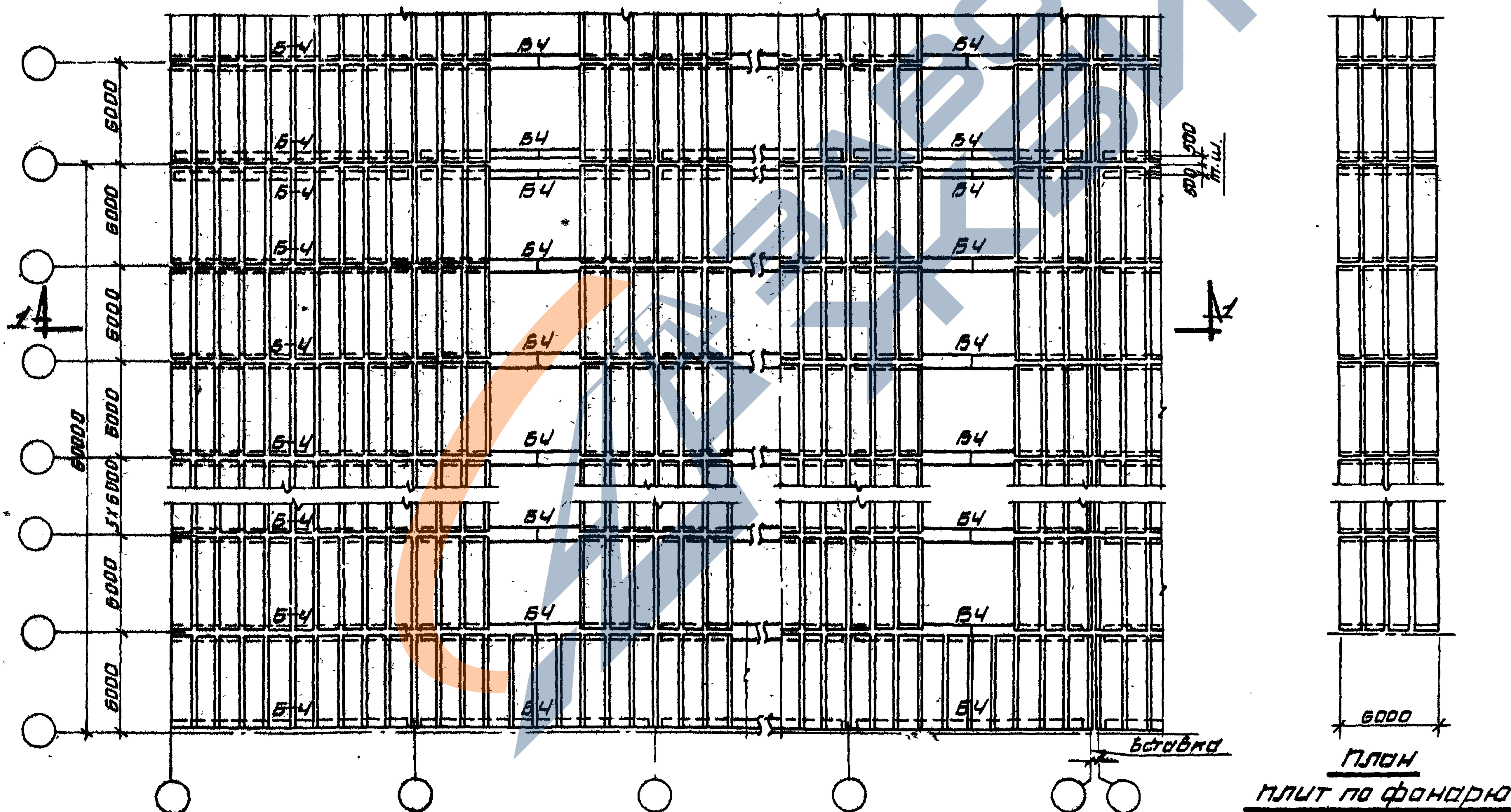
Марка балки	Расчет- ный пролет м	Величина контроль- ных разру- шающих нагрузок кРР Т
1	2	3
Б4-12-1	11.7	34.0
Б4-12-2	11.7	48.6
Б4-12-3	11.7	62.4
Б4-15-1	14.7	29.2
Б4-15-2	14.7	42.5
Б4-15-3	14.7	52.6
Б4-18-1	17.7	29.0
Б4-18-2	17.7	42.4
Б4-18-3	17.7	53.4
Б4-24-1	23.7	43.0
Б4-24-2	23.7	53.0
Б4-24-3	23.7	63.3
Б4-24-4	23.7	69.3

ПРИМЕЧАНИЯ

1. На монтажном схеме элементы показаны без индексов, характеризующих рабочие марки.
2. Укладку плит и приварку их на опоры вести непосредственно после установки каждой балки.
3. Приваривать плиты в трех точках каждой.
3. Схемы и детали фанерой см. альбом серии ПК-01-29 выпуск 1



no 1-1



ПЛОН
плит по фандарю

ТД
1959

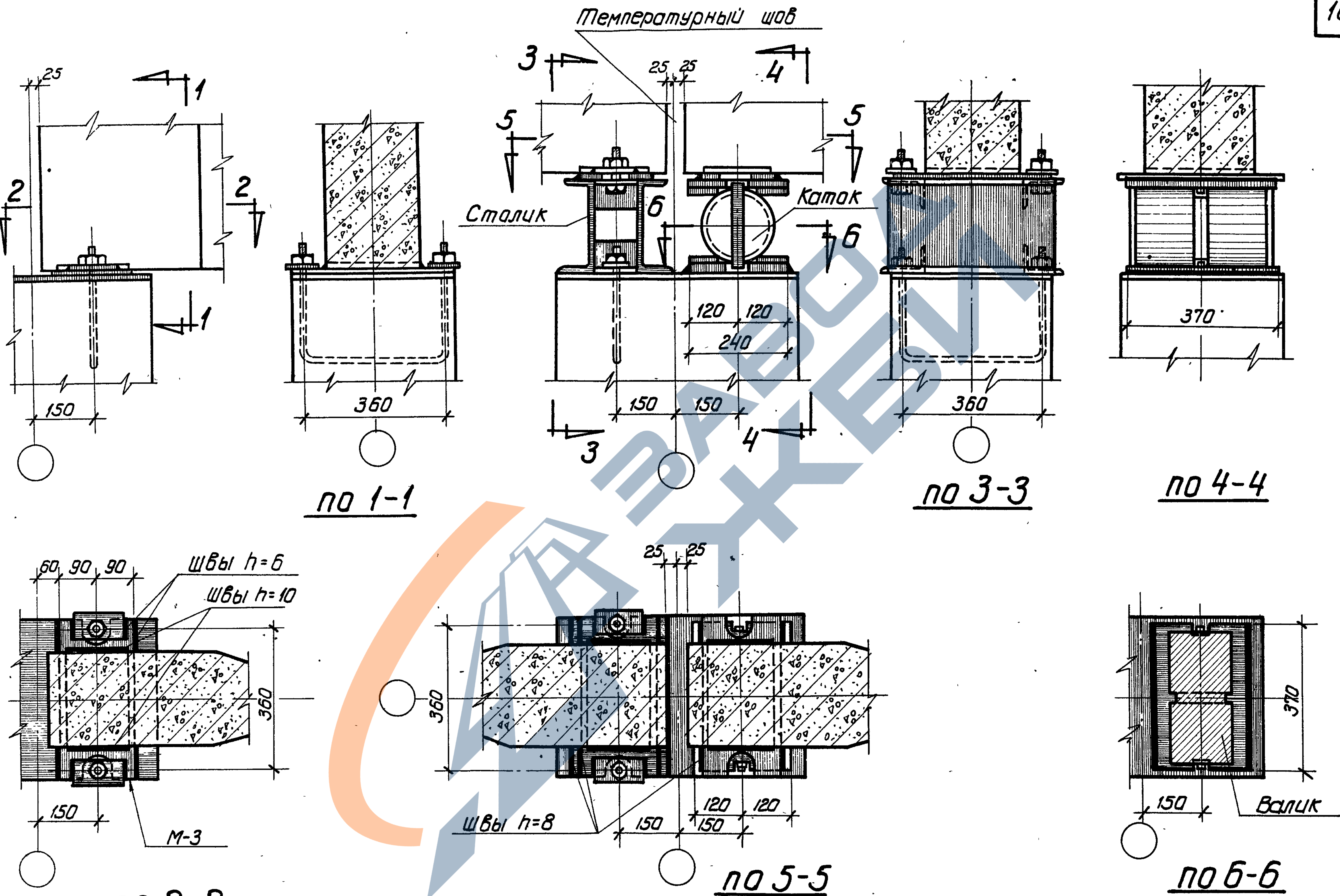
ПРИМЕРНАЯ МОНТАЖНАЯ СХЕМА КОНСТРУКЦИЙ
ПОКРЫТИЙ С КРУПНОПАНЕЛЬНЫМИ ПЛИТАМИ
ДЛЯ ПРОЛЕТОВ 12, 15 и 18 м

ЛК-01-06
Выпуск 6

Лист 1.

2121

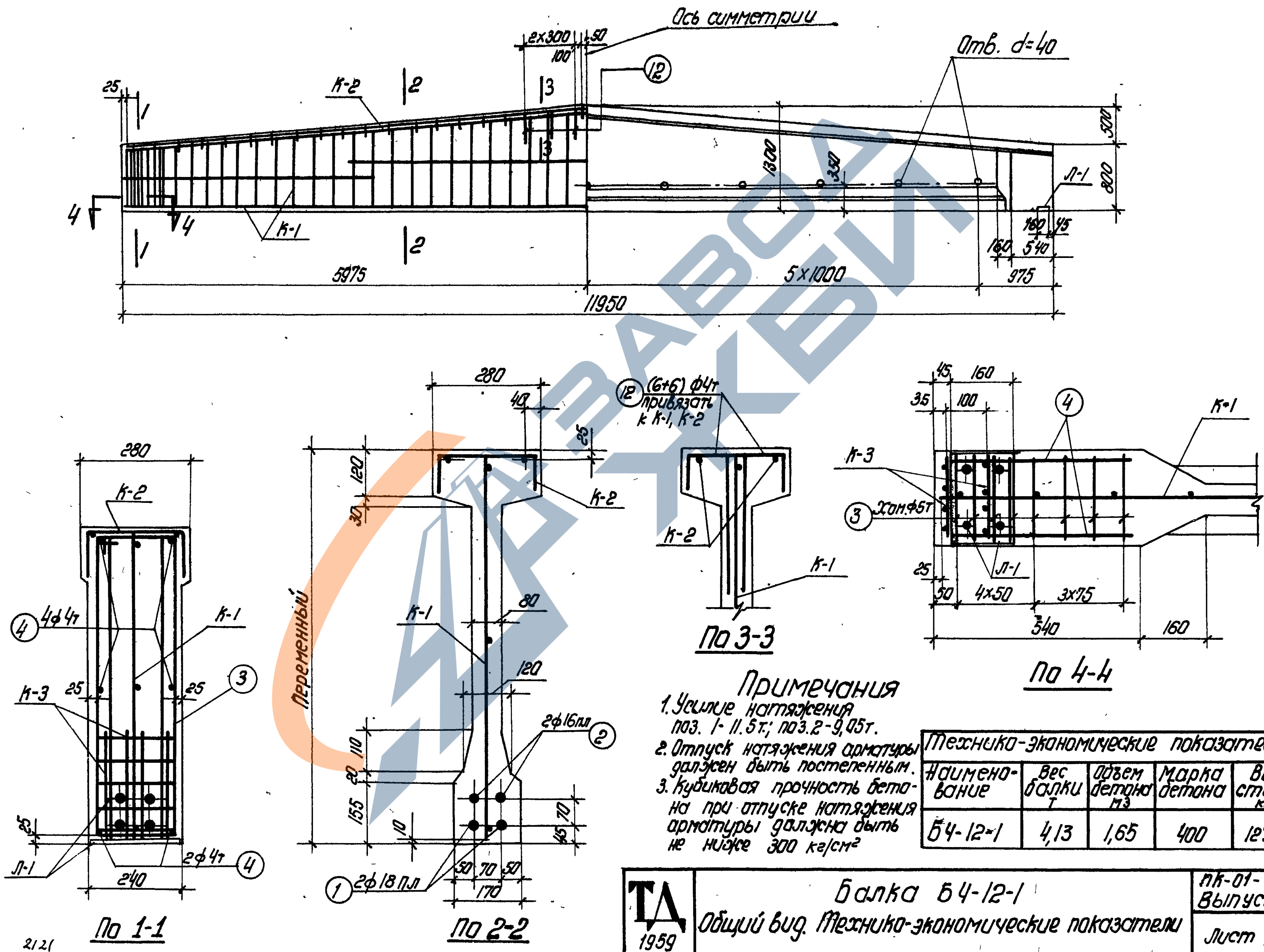
Гл. инж. ин-та	Стажир	Чабурин	Инженер	Ширяев
Нач. СКО	Морозов	Исполнитель	Рыбаков	Рыбаков
Руковод. тем	Фрадкин	Проверил	Каралев	Каралев
Руковод. группы	Беленькая			

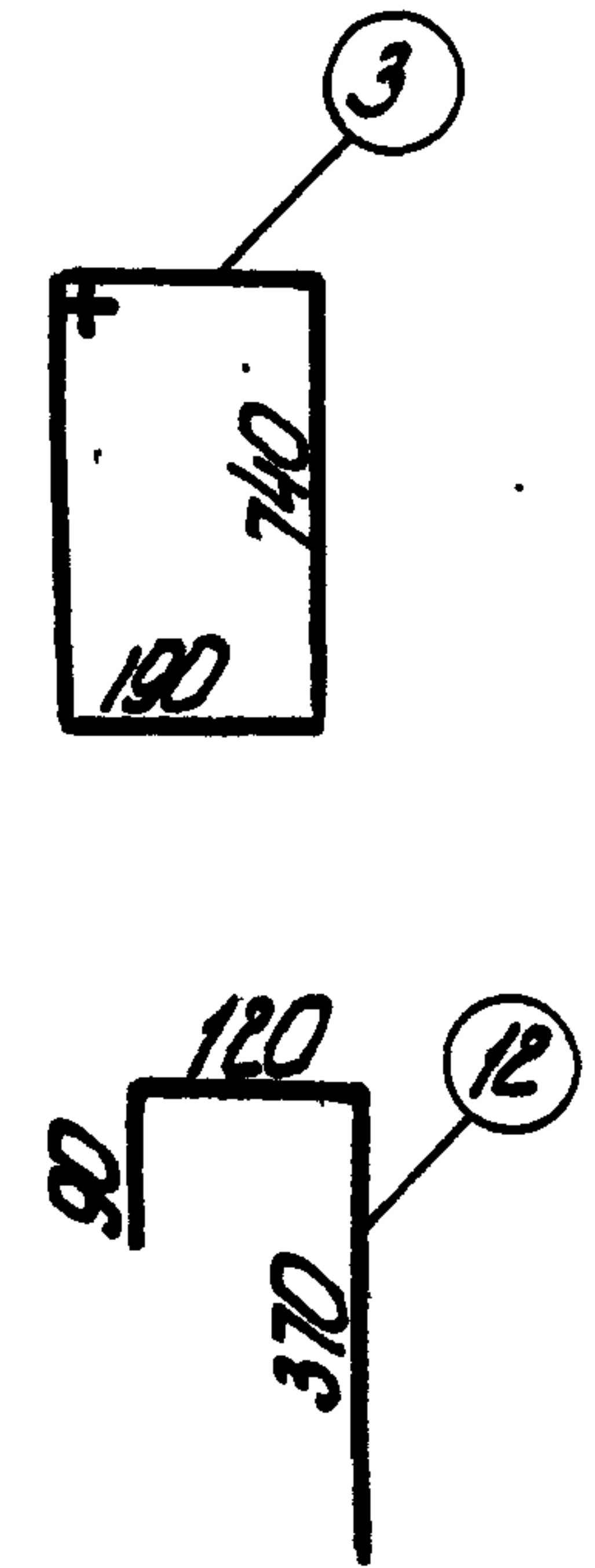


по 2-2
Деталь крепления балки на опоре

по 5-5
Деталь установки балок на сталлик и на каток

Инж. ин-та	Статус	Число	Инженер	Фамилия
Начальник	Морозов	Морозов	Исполнитель	Орлова
Рук. тем	Сидорова	Фрадкин	Проверил	Галлер, Рыжкова
Рук. группы		Беленькая		



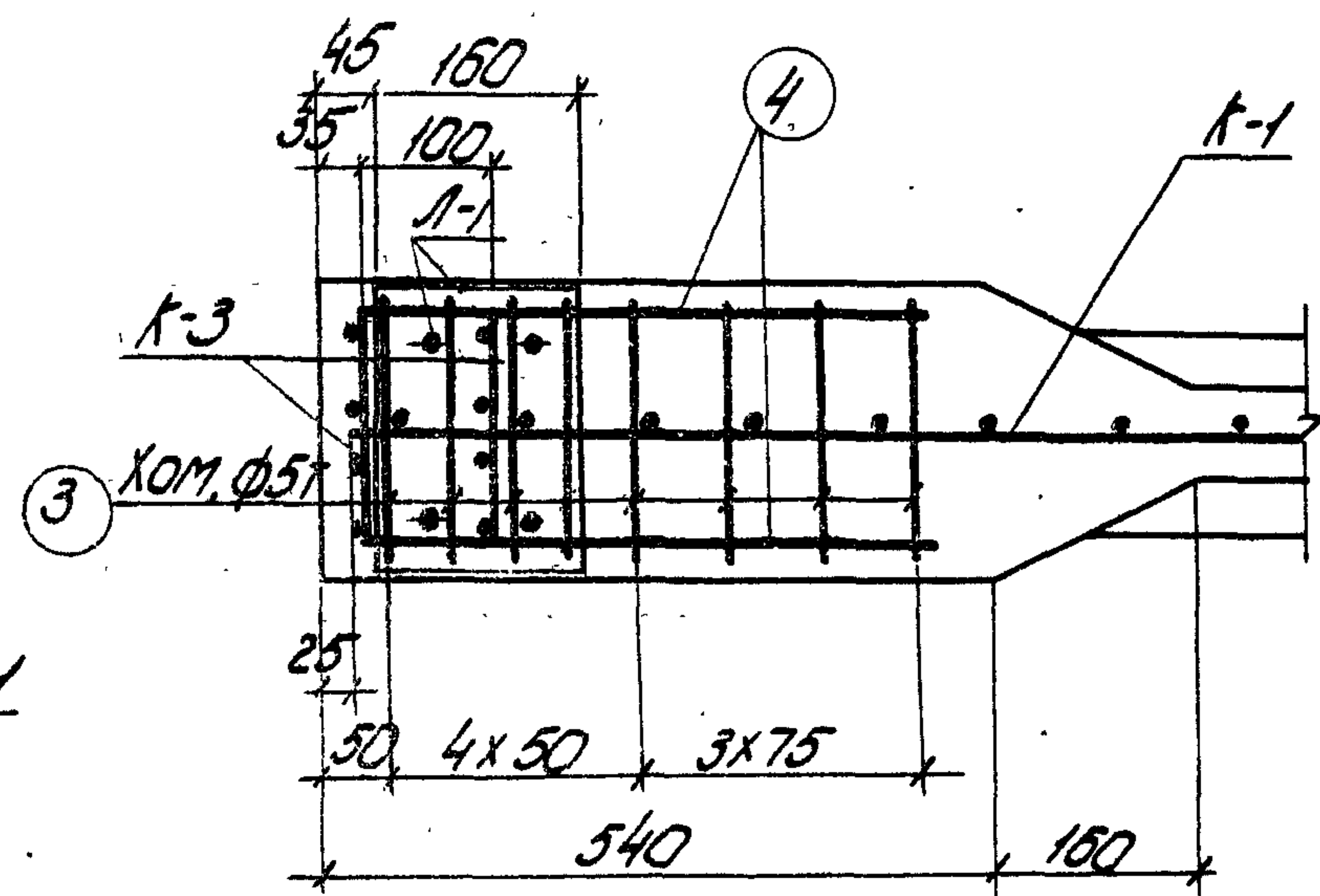
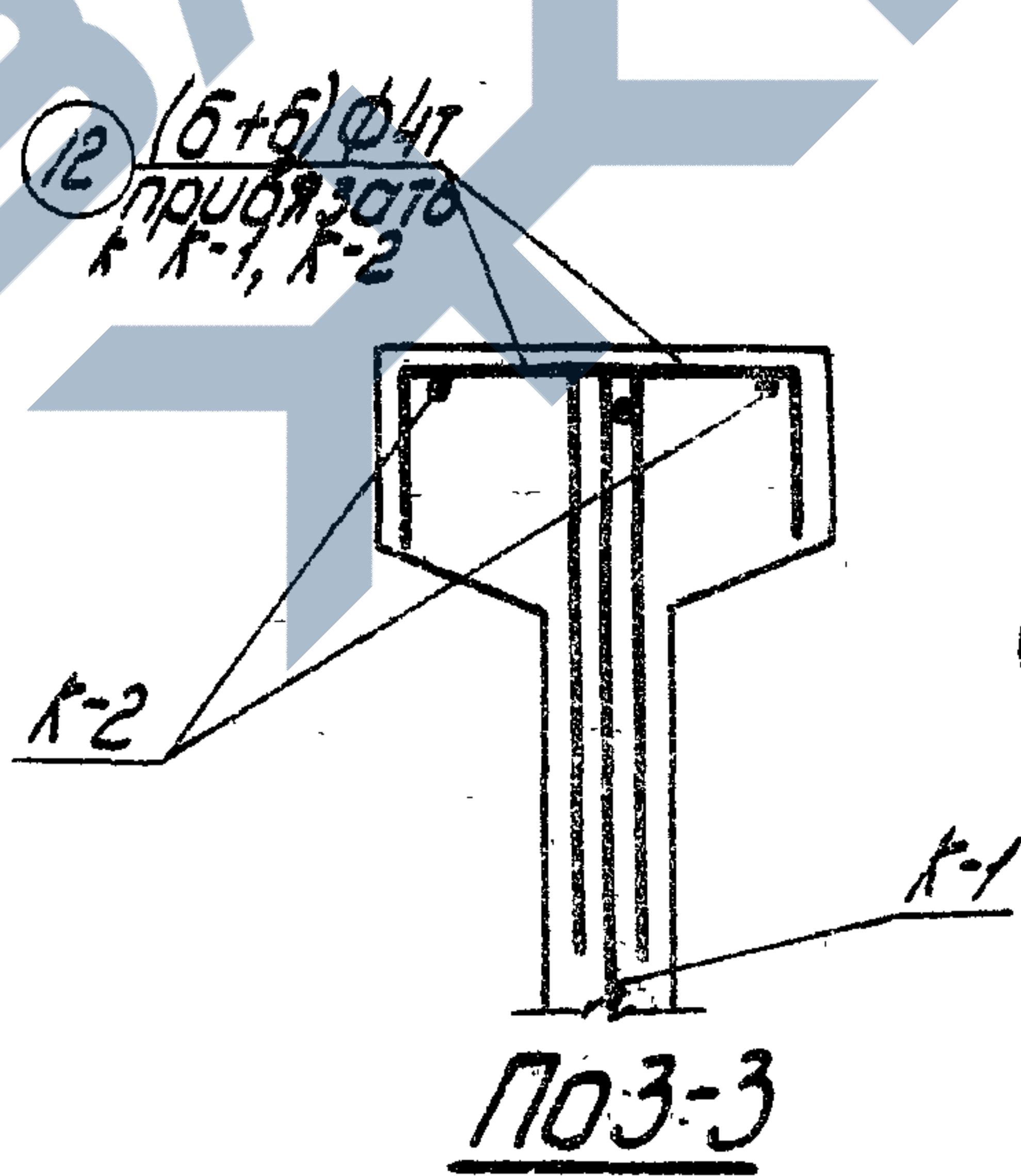
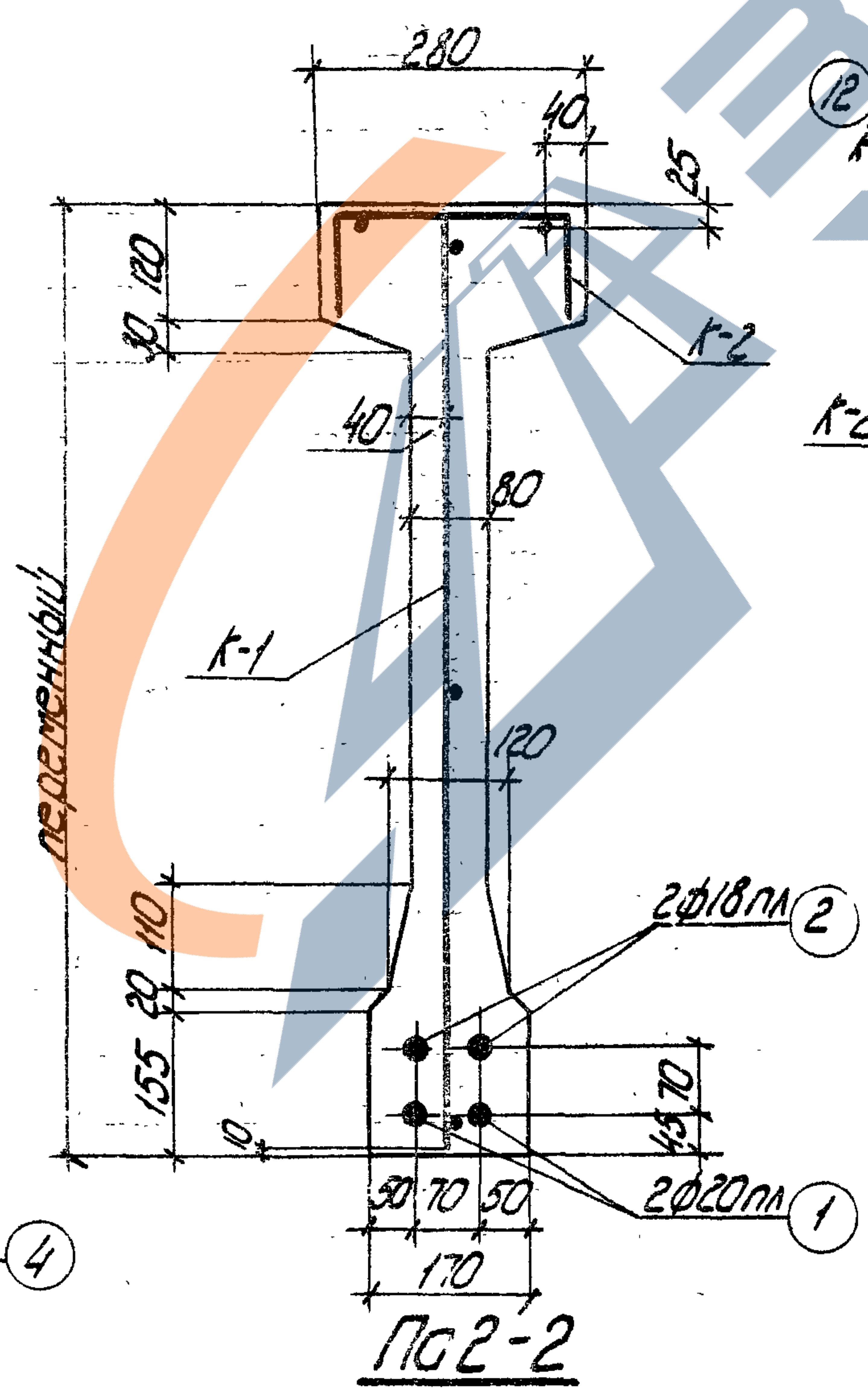
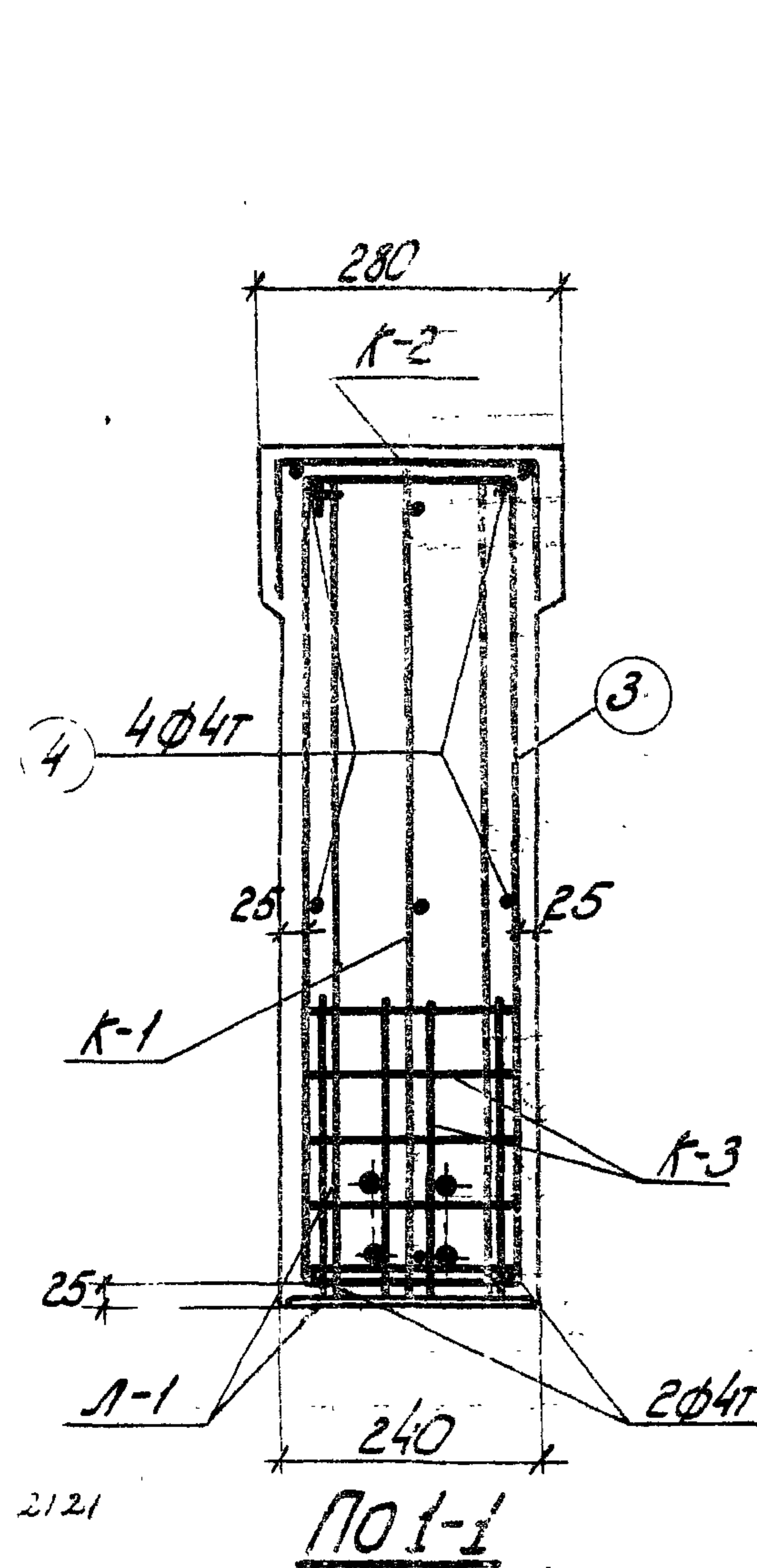
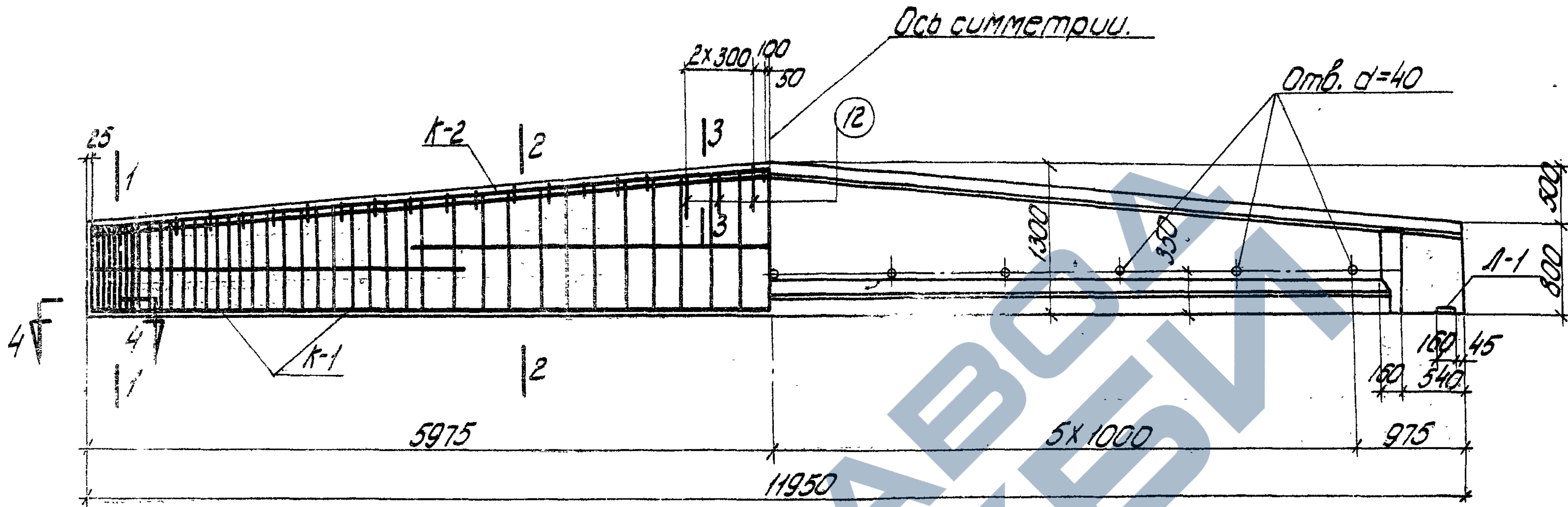


Спецификация арматуры										Выборка арматуры		
Марка арматуры	№ позиции	Филл. по сечению	е мм	кол-во на 1 пог. м	е л м	Филл. по сечению	Σ е л м	Вес кг				
Рабочая арматура	1	Ф18л	11950	2	23.9	Ф18л	23.9	47.8				
	2	Ф16л	11950	2	23.9	Ф16л	23.9	37.8				
						Итого:		85.6				
	3	Ф5т	2000	16	32.0	Ф5т	32.0	4.9				
	4	Ф4т	460	12	5.5	Ф4т	12.5	1.3				
	12	Ф4т	580	12	7.0	Итого		6.2				
	5	Ф6л	8770	8	16	Ф6л	24.8	5.5				
	6	Ф6л	8790	6	12	Ф4т	64.8	6.4				
	7	Ф4т	87130	12	24	Итого		11.9				
	8	Ф4т	6100	2	4							
	9	Ф4т	3200	2	4			12.8				

Спецификация арматуры										Выборка арматуры		
Марка арматуры	№ позиции	Филл. по сечению	е мм	кол-во на 1 пог. м	е л м	Филл. по сечению	Σ е л м	Вес кг				
К-2 шп. 2	10	Ф8л	6100	2	4	Ф8л	24.4	9.7				
	11	Ф4т	410	18	36	Ф4т	14.8	1.5				
						Итого		11.2				
К-3 шп. 4	13	Ф4т	190	5	20	Ф4т	8.3	0.8				
	14	Ф4т	280	4	16							
К-1 шп. 2	15	Ф12л	235	1	2	Ф12л	6.1	5.4				
	16	Ф12л	760	4	8							
						Итого		11.3				

Выборка стали на балку														
Назначение	Сталь периодического профиля ГОСТ 7314-55						Проволока холоднокатаная низкоуглеродистая ГОСТ 6727-53						Сталь Ст.3	
	30ХГ2С			25Г2С			Ф4т			Ф5т			Ф12л	
	Ф16л	Ф18л	Итого	Ф6л	Ф8л	Ф12л	Итого	Ф4т	Ф5т	Итого	Ф12л	Ф16л	Ф18л	Итого
Рабочая арматура	37.8	47.8	85.6											85.6
Арматура каркаса				5.5	9.7		15.2	10.0	4.9		14.9			30.1
Закладные элементы						5.4					5.9			11.3
													Всего	
													127.0	

Проект
 Конструкция
 Расчеты
 Проверка
 Изготовление
 Установка
 Эксплуатация
 Ремонт
 Снос



Примечания

1. Усилие натяжения пр.1 - 14,1т; пр.2 - 11,5т.
2. Отпуск натяжения арматуры должен быть постепенным.
3. Кубиковая прочность бетона при отпуске натяжения арматуры должна быть не ниже 300 кг/см².

Технико-экономические показатели				
Наименование	Вес балки	Объем бетона	Марка бетона	Вес стали
Б4-12-2	4,13	1,65	400	152,5

ТД

1959

Балка Б4-12-2

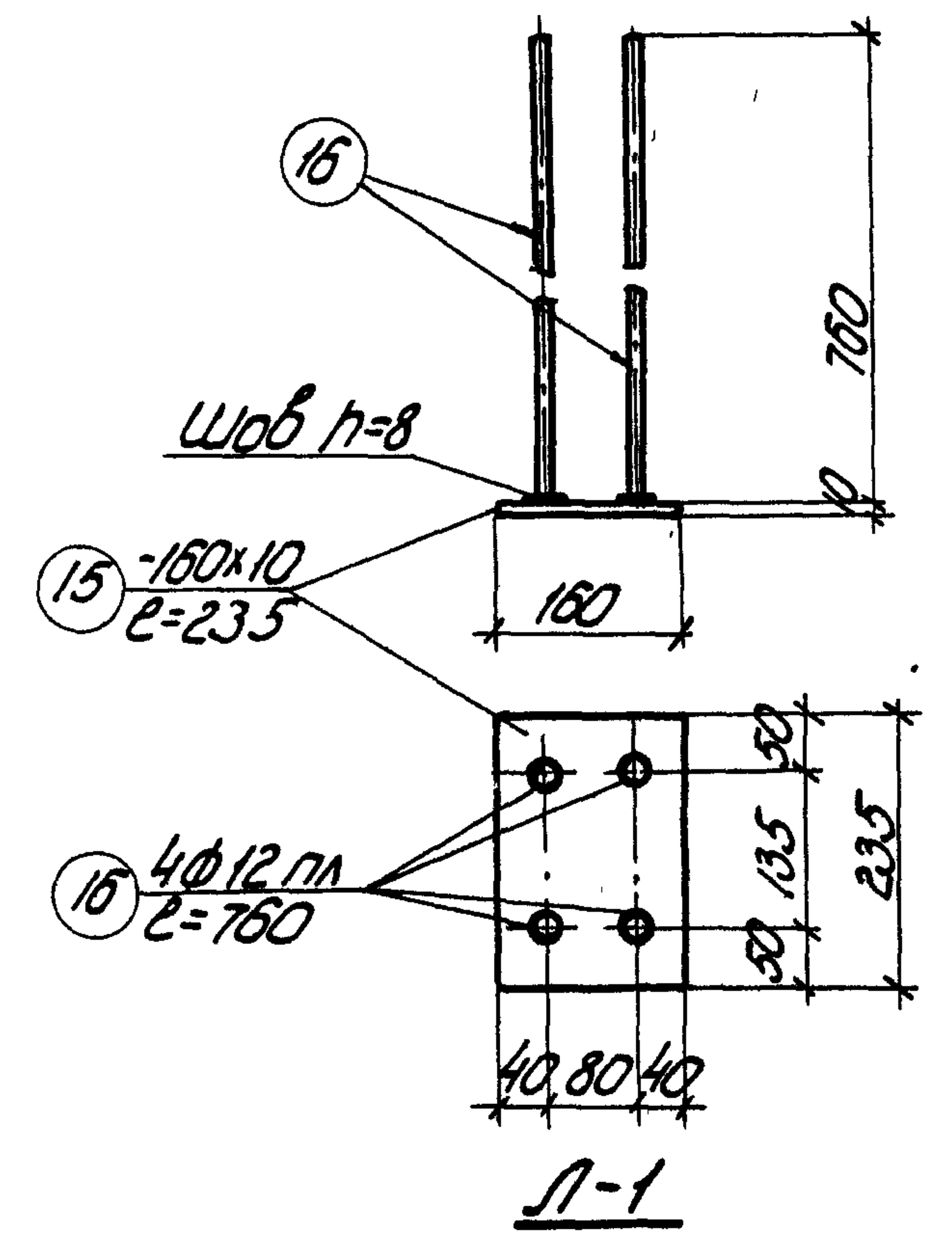
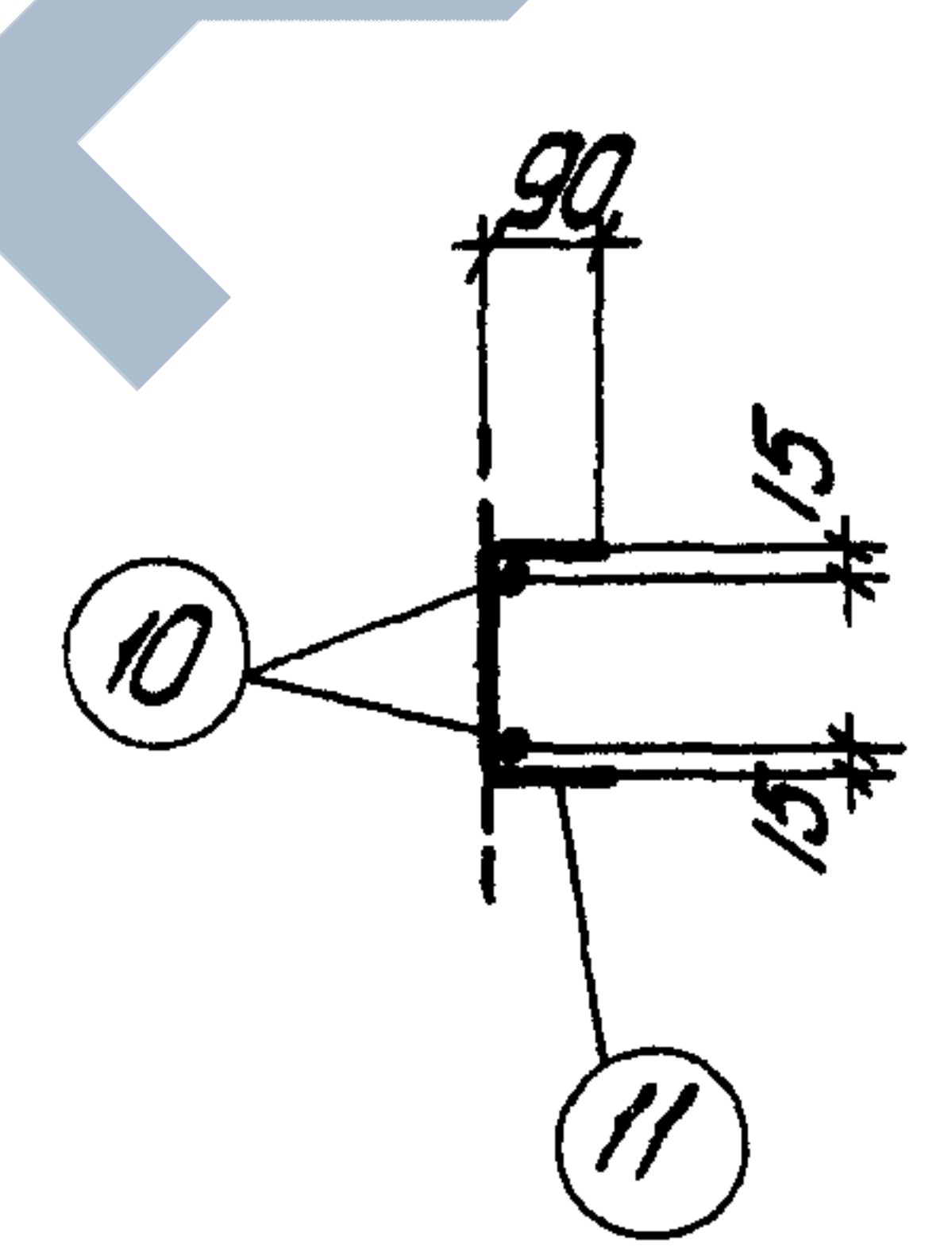
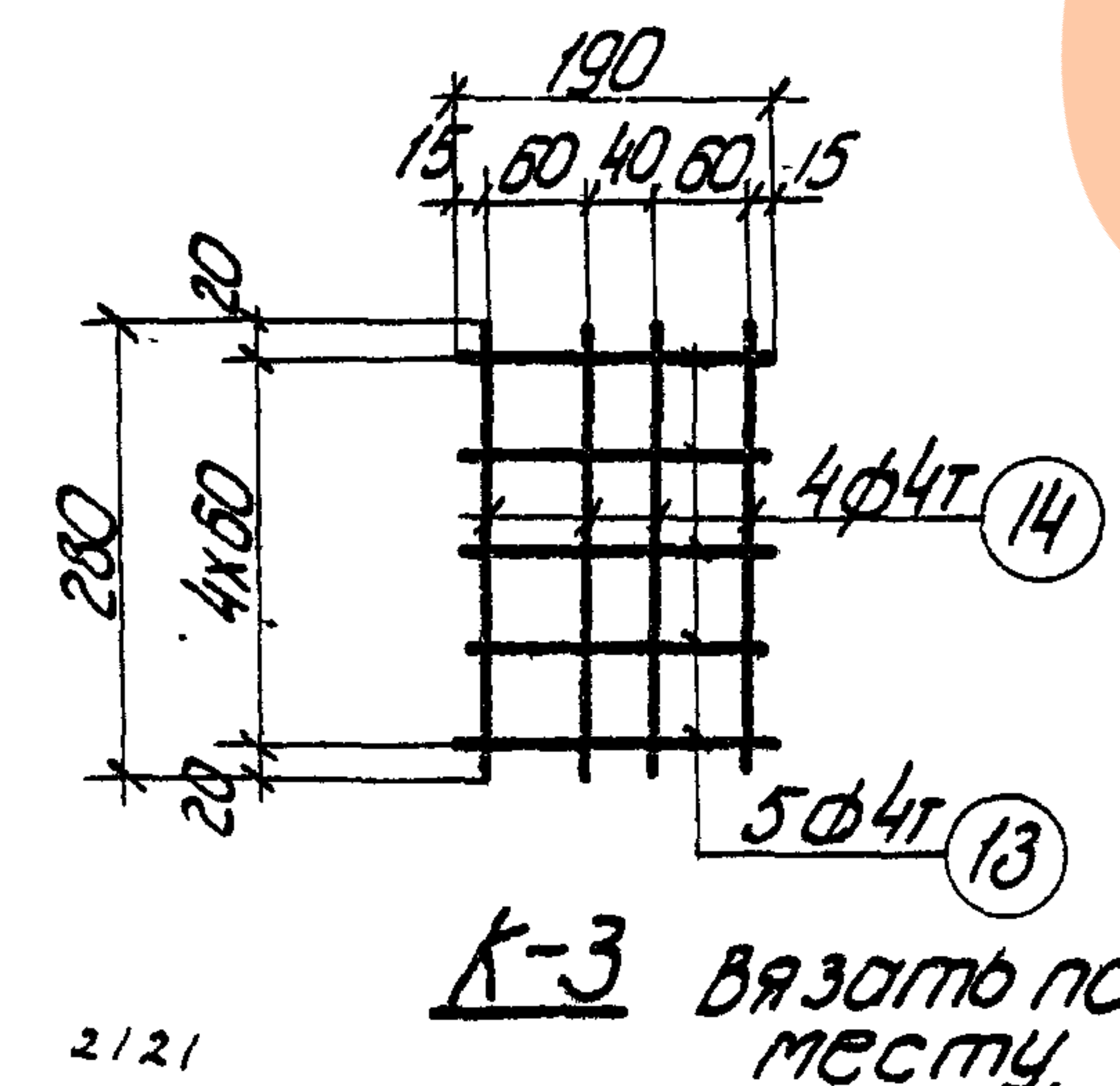
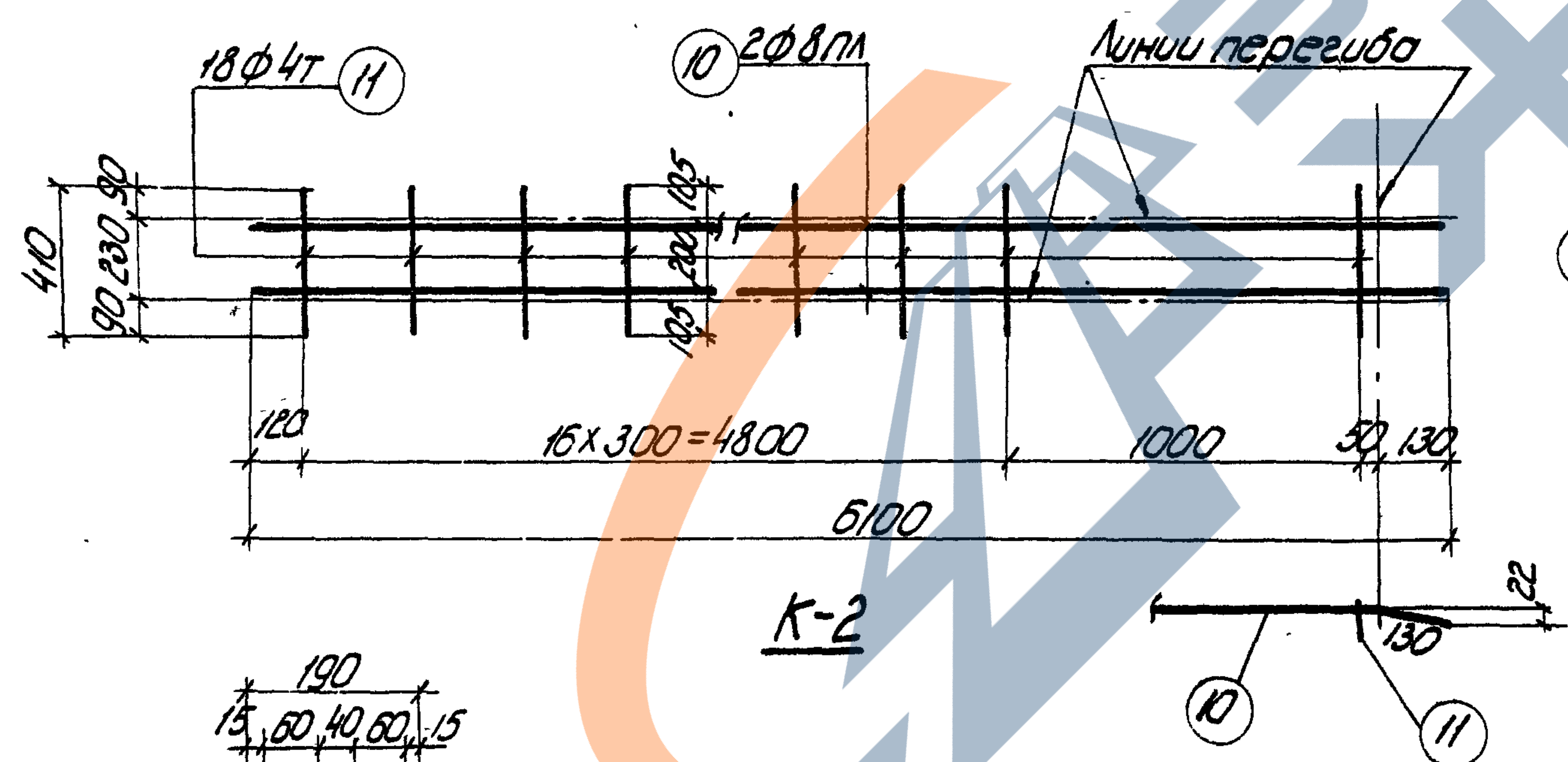
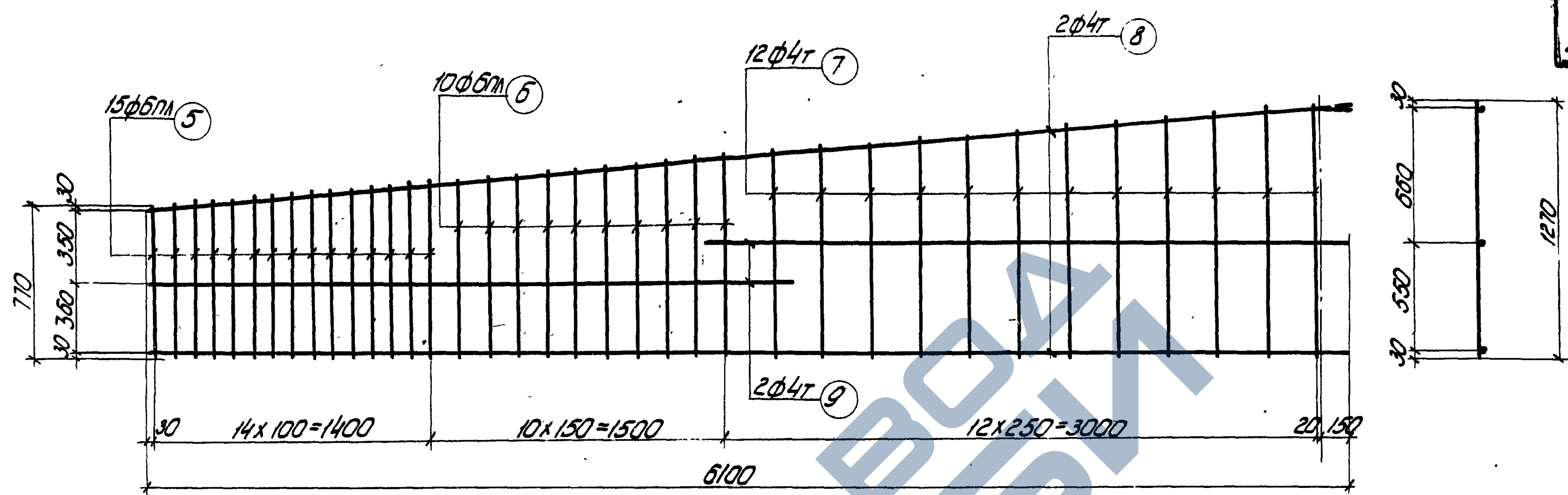
Общий вид. Техничко-экономические показатели.

ЛК-01-06

Выпуск 5

Лист 10

Спецификация	Инженер	Проверен	Оформлено	Оформлено
Начальник СТО	Исполнитель	Исполнитель	Оформлено	Оформлено
Рук. темат.	Проверен	Проверен	Оформлено	Оформлено
Рук. группы	Проверен	Проверен	Оформлено	Оформлено



Примечания
 1. Арматурные каркасы (кроме К-3) должны изготавливаться при помощи точечной сварки в соответствии с Техническими условиями ТУ 73-56 и указаниями ВСН 38-57 (МСПМХЛ-МСЭС).
 2. Каркасы К-2 сварить между собой.

К-3 вязать по месту.

ТД	Балка Б4-12-2	ПК-01-06
1959	каркасы К-1, К-2, К-3. Закладной элемент Л-1	Выпуск 6
		Лист 11

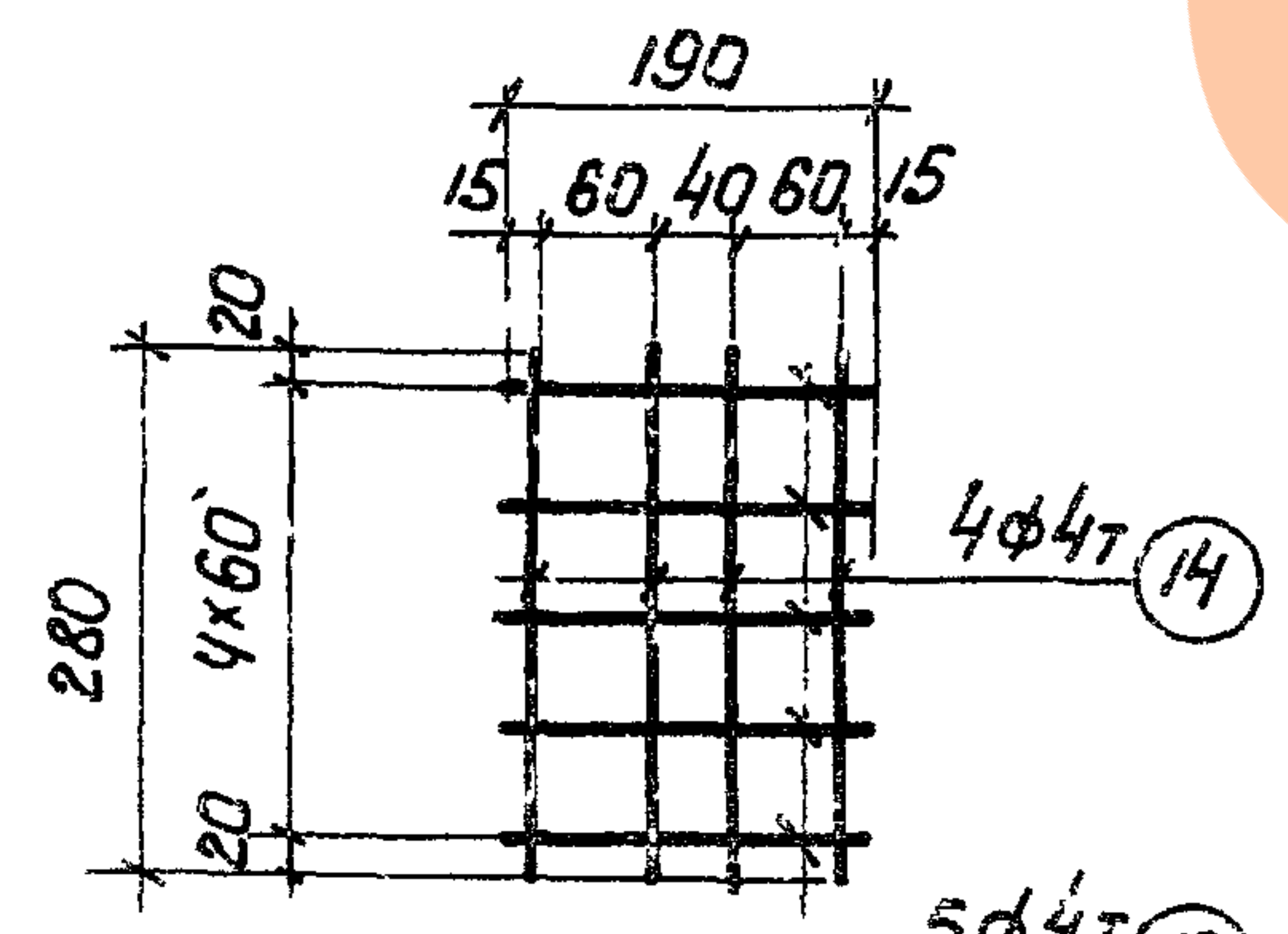
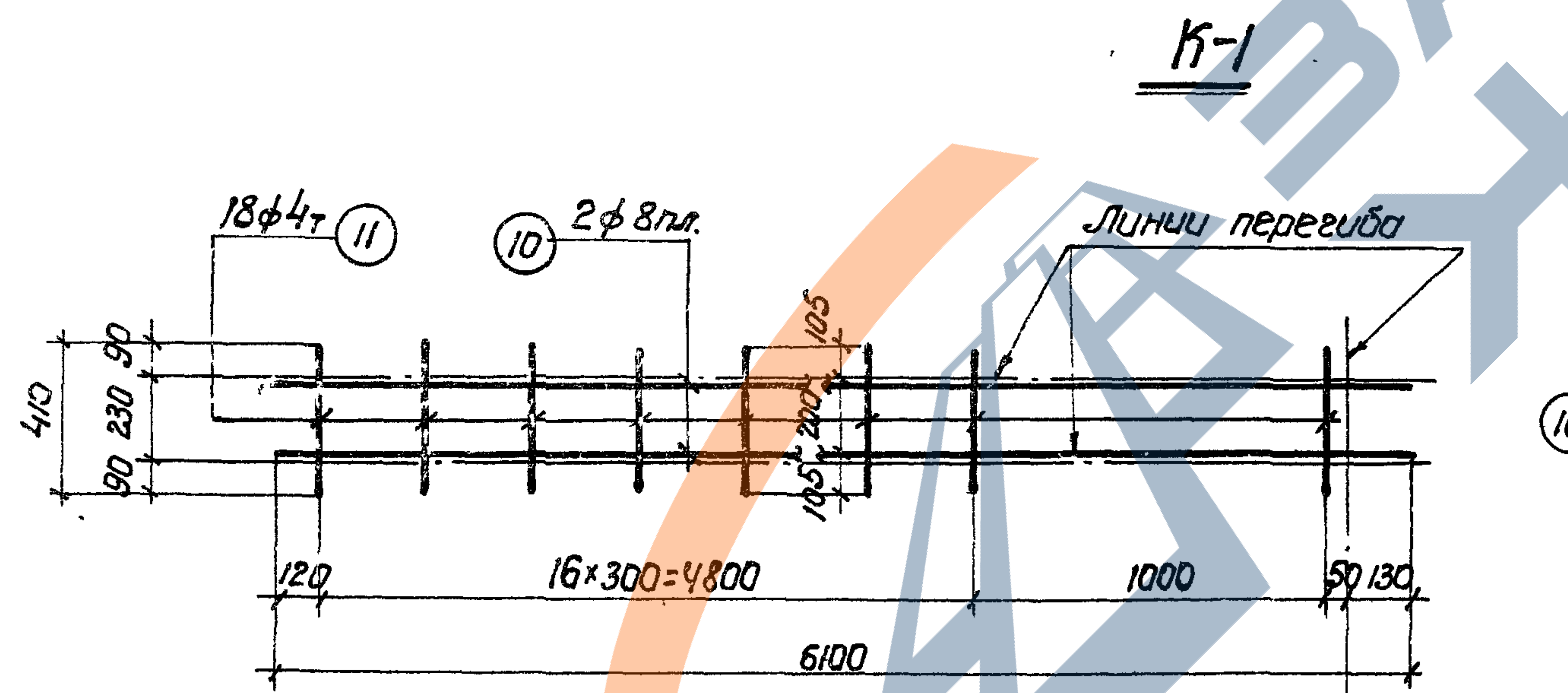
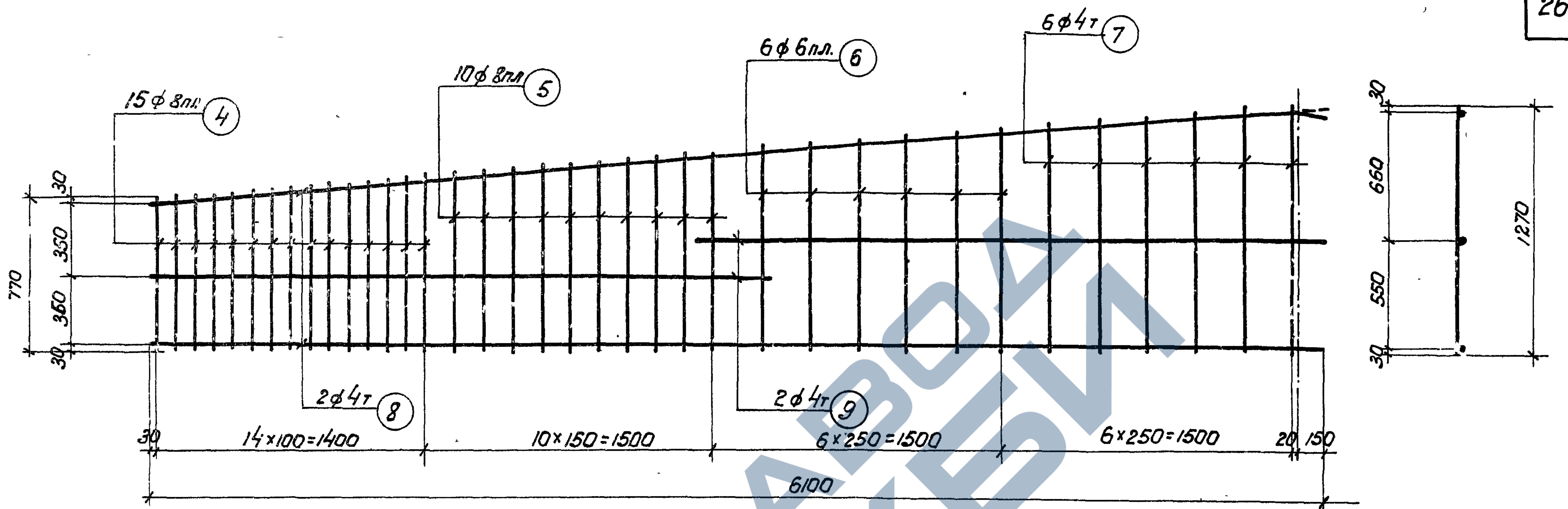
A diagram of a T-shaped cross-section. The top flange has a width of 120 and a thickness of 90. The web has a height of 370. A circled number 12 is shown with a line pointing to the web, indicating a dimension or material specification.

Спецификация арматуры						Выборка арматуры			
Марка каркаса	поз. мм	φ или номер по сортаменту	L мм	Кол- чество		Ln м	φ или номер по сортаменту	ΣLn м	Вес кг
				На 1 каркас	Всего шт				
К-2 шт. 2	10	φ8mm	6100	2	4	24.4	φ8mm	24.4	9.7
	11	φ4т	410	18	36	14.8	φ4т	14.8	1.5
								Итого	11.2
К-3 шт. 4	13	φ4т	190	5	20	3.8	φ4т	8.3	0.8
	14	φ4т	280	4	16	4.5			
Л-1 шт. 2	15	-160x10	235	1	2	0.47	δ.10	-	3.9
	16	φ12mm	760	4	8	6.1	φ12mm	6.1	5.4
								Итого	11.3

ТД
1959

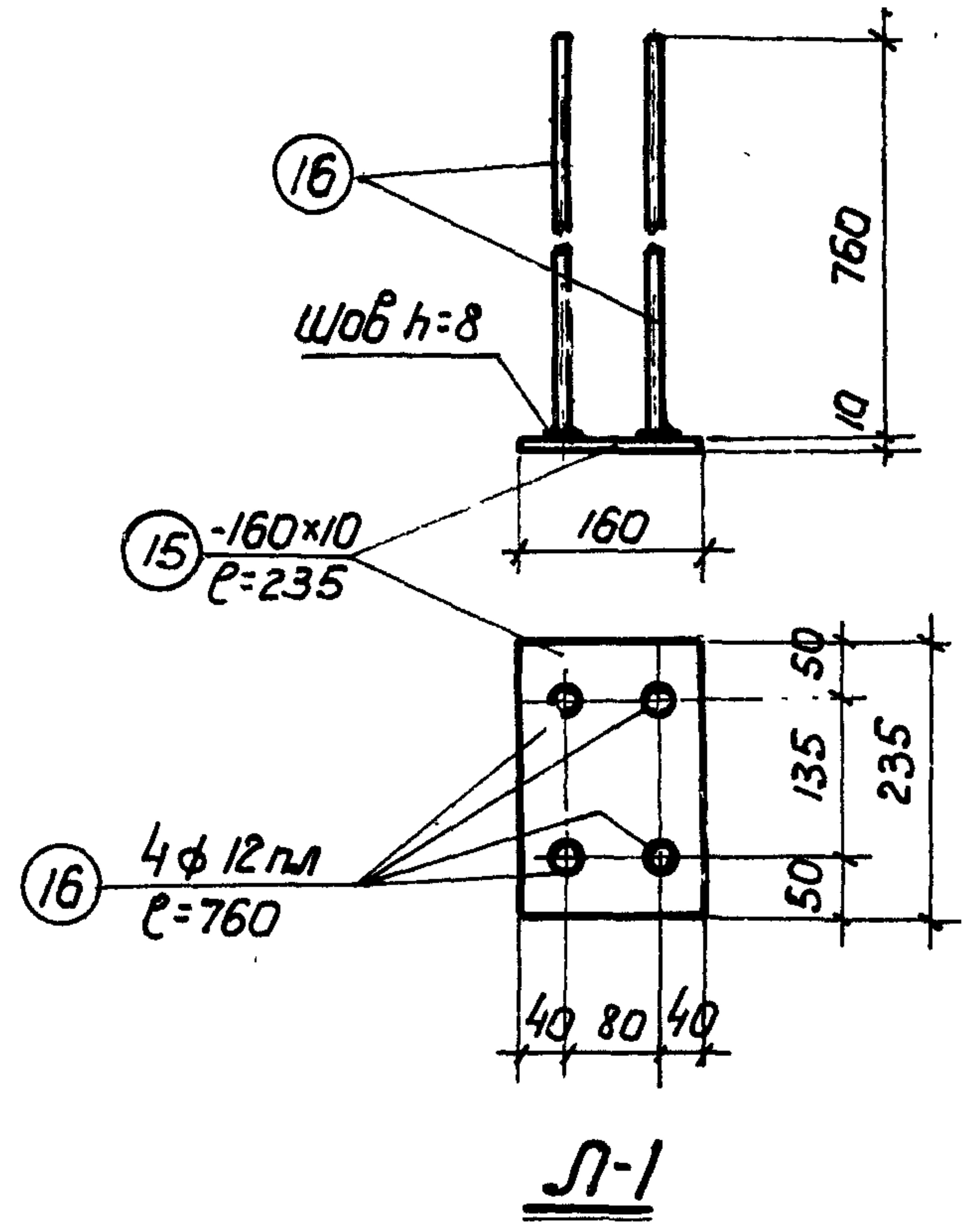
ЛК-01-06
выпуск 6
Лист 12

2. Инженер и т.п.	Старший	Чабурин	Инженер	Григорьев	Григорьев
1. Исполнитель	Морозов	Морозов	Исполнитель	Орлова	Орлова
Руч. тем.	Григорьев	Григорьев	Проверил	Григорьев	Григорьев
Руч. группы	Григорьев	Беленькая			



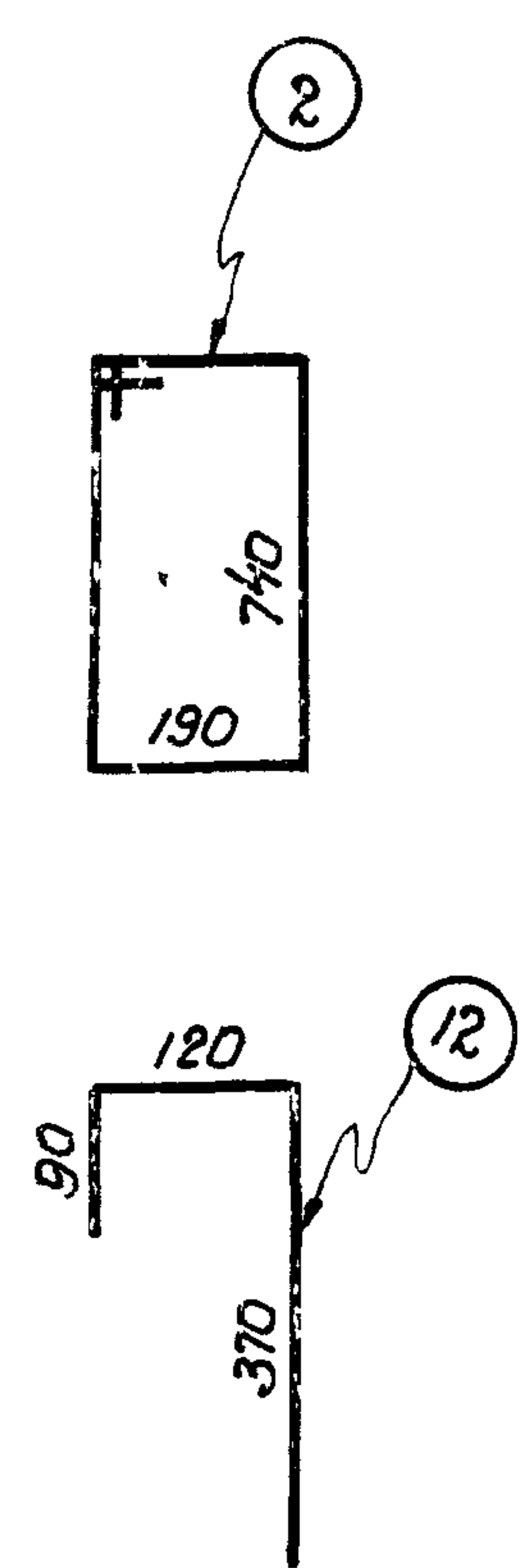
Примечания

1. Арматурные каркасы (кроме К-3) должны изготавливаться при помощи точечной сварки в соответствии с техническими условиями ТУ 73-56 и указаниями ВСН 38-57 (МСПМЗЛ-МСЭС)
2. Каркасы К-2 сварить между собой.



ТД 1959г	Балка Б4-12-3 Каркасы К-1, К-2, К-3. Закладной элемент Л-1	ПК-01-06 выпуск 6
		Лист 14

Экз. ин-та	Чабурин	Ухтенер	Пришелева
Начальник СКО	Маразов	Исполнитель	Орлова
Рук. тем	Фрадкин	Проверил	Заллер, Рыбанова
Рук. группы	Беленькая		

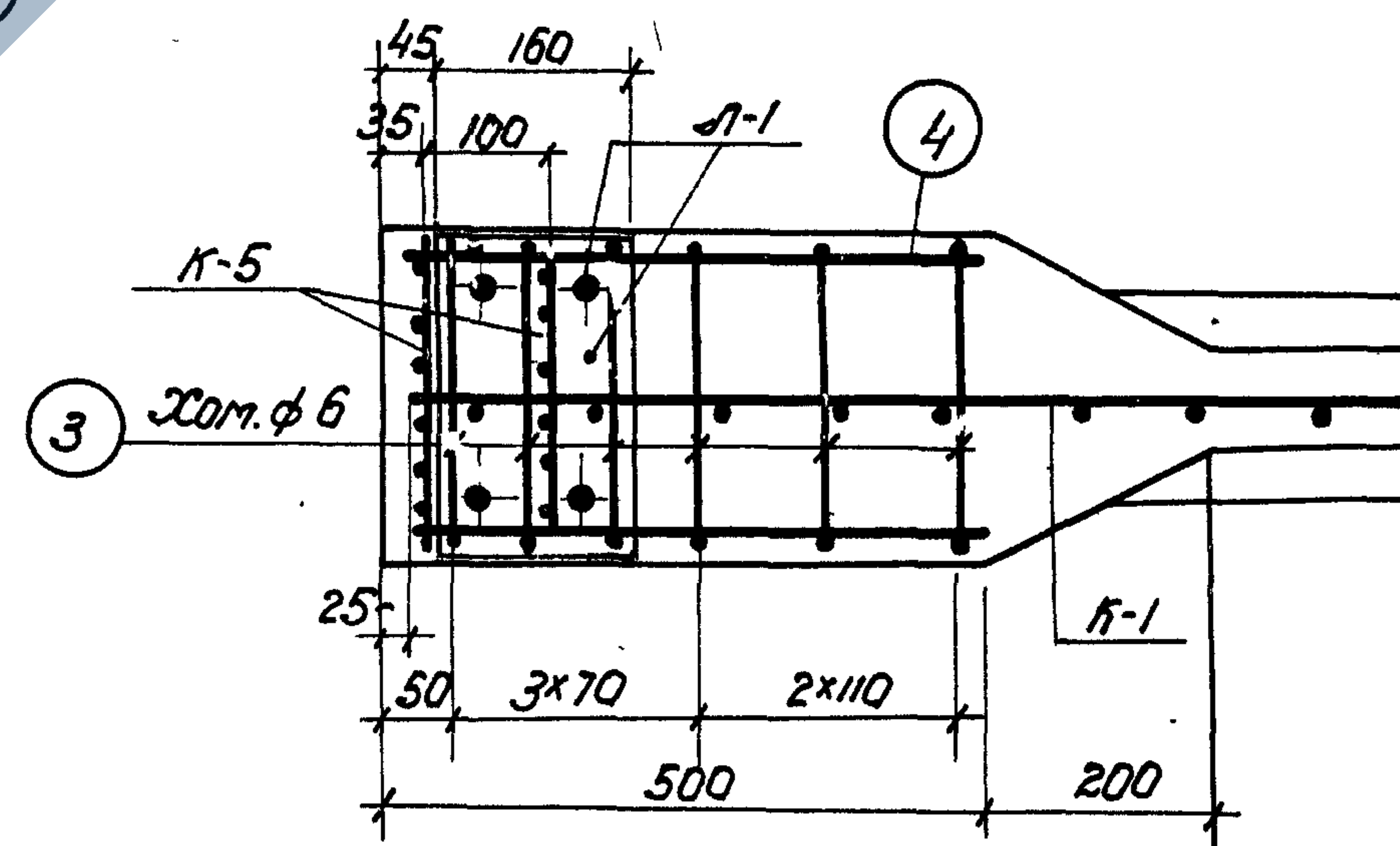
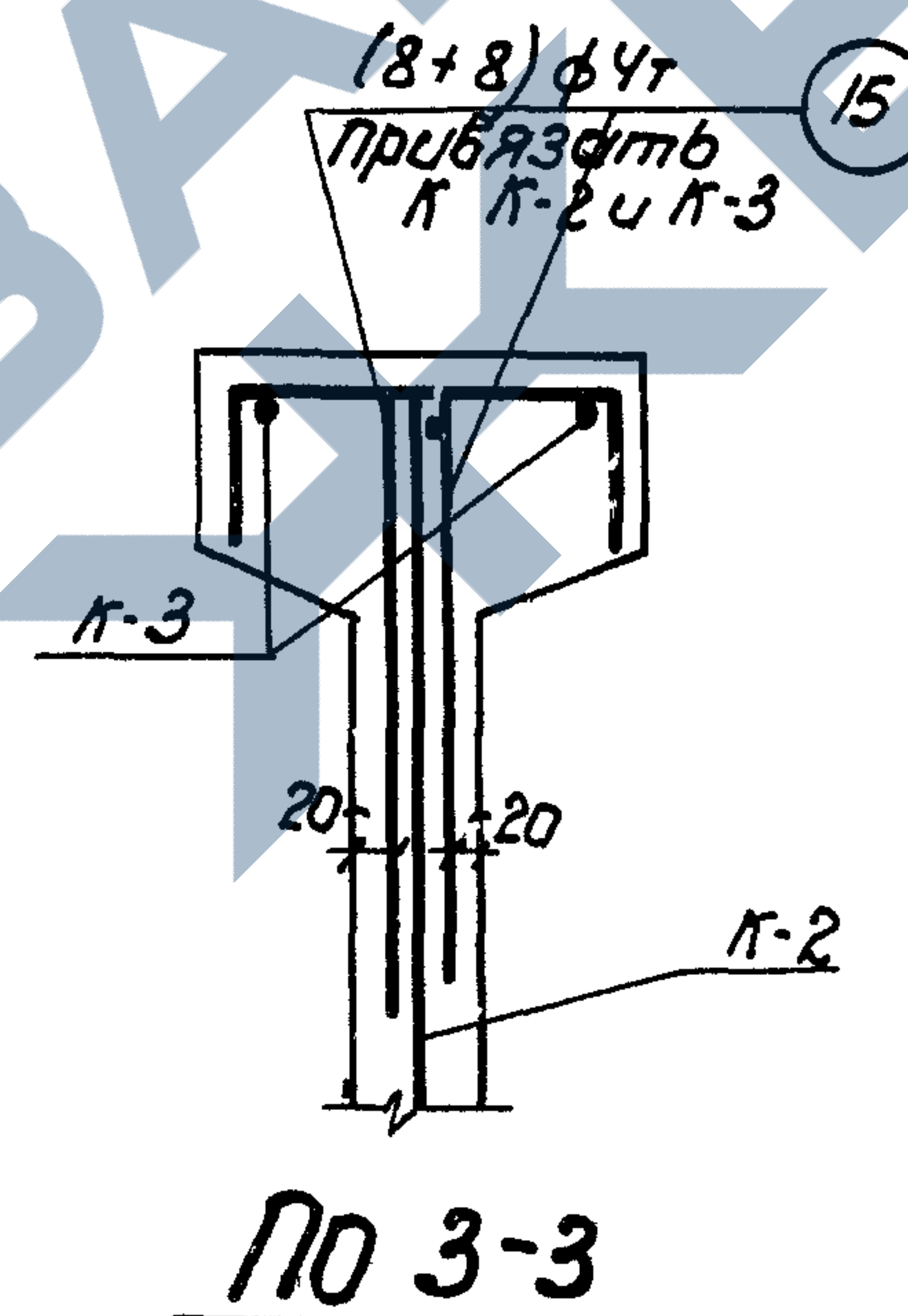
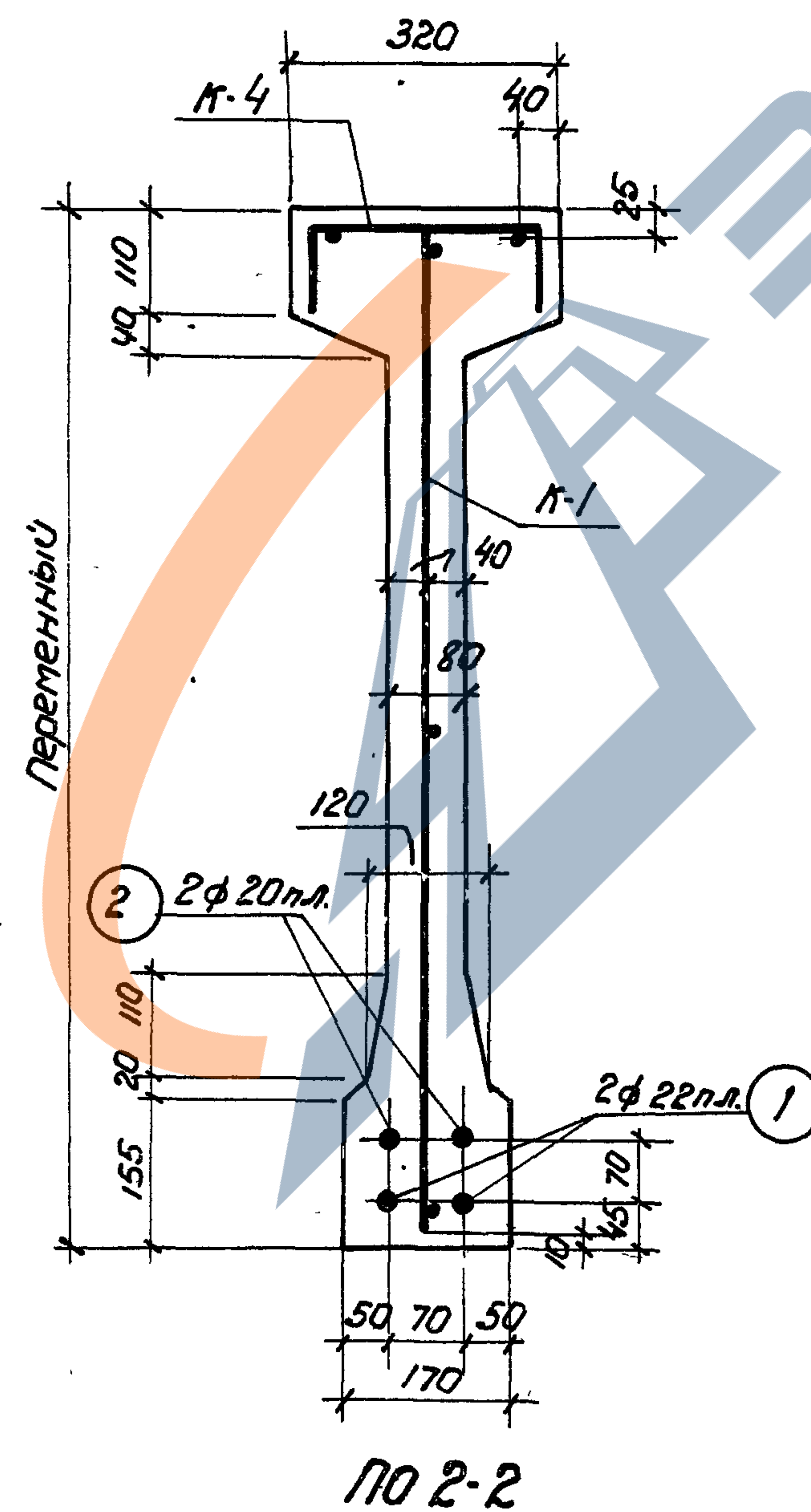
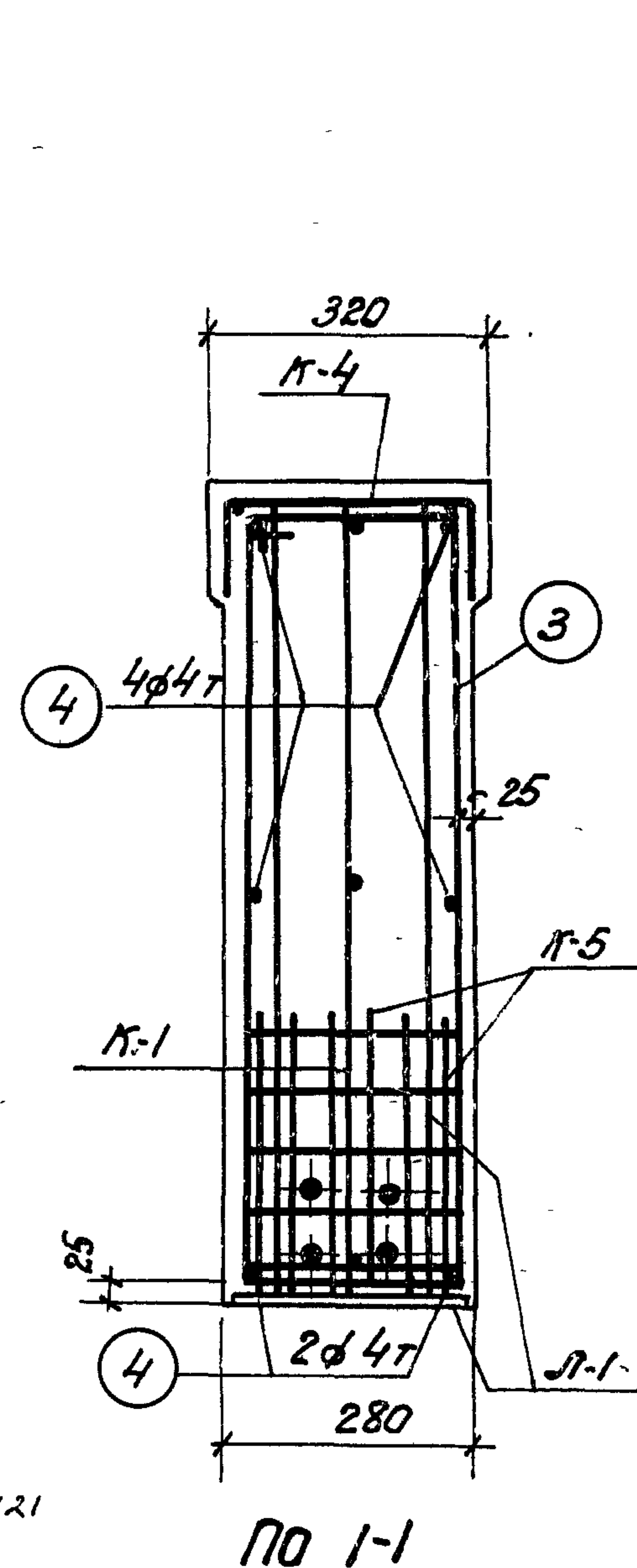
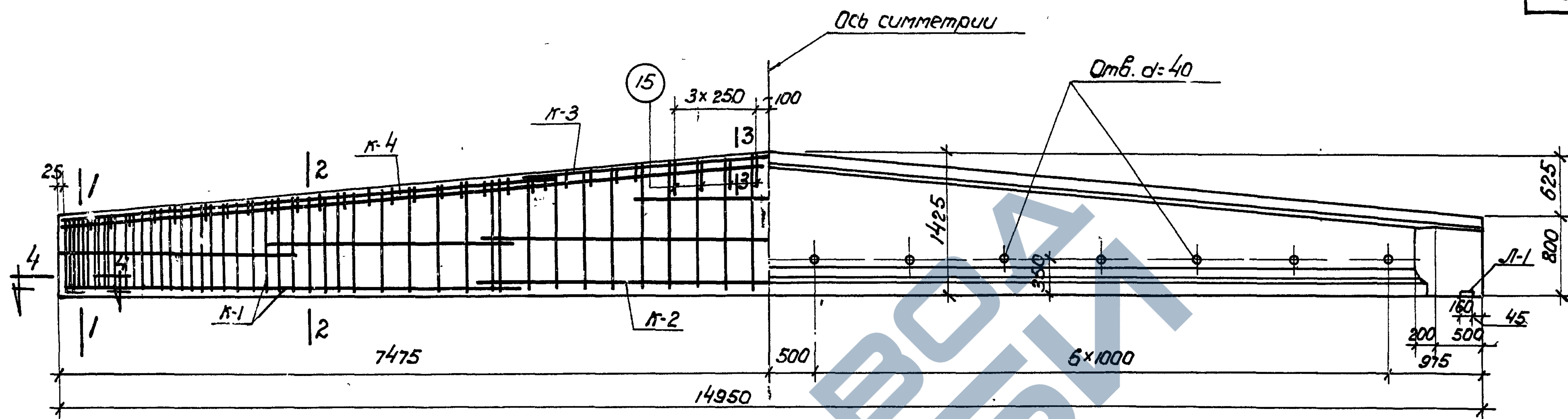


Спецификация арматуры							Выборка арматуры		
Марка	№ позиции	φ или номер по сортаменту	ρ мм	Найкор-кас	Всего п шт	ρн м	φ или номер по сортаменту	Σρн м	Вес кг
Рабочая арматура	1	φ 22нп	11950	-	4	47.8	φ 22нп	47.8	142.5
	2	φ 5т	2000	-	16	32.0	φ 5т	32.0	4.9
	3	φ 4т	460	-	12	5.5	φ 4т	12.5	1.3
	12	φ 4т	580	-	12	7.0	Итого		6.2
Отделные стержни	4	φ 8нп	от 770 до 890	15	30	25.0	φ 8нп	44.1	17.4
	5	φ 8нп	от 900 до 1010	10	20	19.1	φ 6нп	13.0	2.9
	6	φ 6нп	от 1030 до 1130	6	12	13.0	φ 4т	51.7	5.0
	7	φ 4т	от 1150 до 1270	6	12	14.5	Итого		25.7
	8	φ 4т	6100	2	4	24.4			
	9	φ 4т	3200	2	4	12.8			

Спецификация арматуры							Выборка арматуры		
Марка	№ позиции	φ или номер по сортаменту	ρ мм	Найкор-кас	Всего п шт	ρн м	φ или номер по сортаменту	Σρн м	Вес кг
К-2 шт. 2	10	φ 8нп	6100	2	4	24.4	φ 8нп	24.4	9.7
	11	φ 4т	410	18	36	14.8	φ 4т	14.8	1.5
							Итого		11.2
К-3 шт. 4	13	φ 4т	190	5	20	3.8	φ 4т	8.3	0.8
	14	φ 4т	280	4	16	4.5			
Л-1 шт. 2	15	φ 10х10	235	1	2	0.47	δ=10	-	5.9
	16	φ 12нп	760	4	8	6.1	φ 12нп	6.1	5.4
							Итого		11.3

Выборка стали на балку																	
Назначение	Сталь периодического профиля ГОСТ 7314-55								Проволока холоднокатаная низкоуглеродистая ГОСТ 6727-53				Сталь Ст-3				Итого кг
	30ХГ2С				25Г2С				Итого								
	φ22нп				φ6нп	φ8нп	φ12нп		Итого	φ4т	φ5т			Итого	δ=10		
Рабочая арматура	142.5																142.5
Арматура каркасов					29	27.1			30.0	8.7	4.9			13.6			43.6
Запасные элементы							5.4							5.9			11.3
	Всего:																197.4

2121



Примечания.

1. Усилие натяжения поз. 1 17.1 т, поз. 2 - 14.1 т.
2. Отпуск натяжения арматуры должен быть постепенным.
3. Кубиковая прочность бетона при отпуске натяжения арматуры должна быть не ниже 300 кг/см².

Технико-экономические показатели.

Наименование	Вес балки т	Объем бетона м ³	Марка бетона	Вес стали кг
Б4-15-1	5.50	2.20	400	219.3

ТД
1959

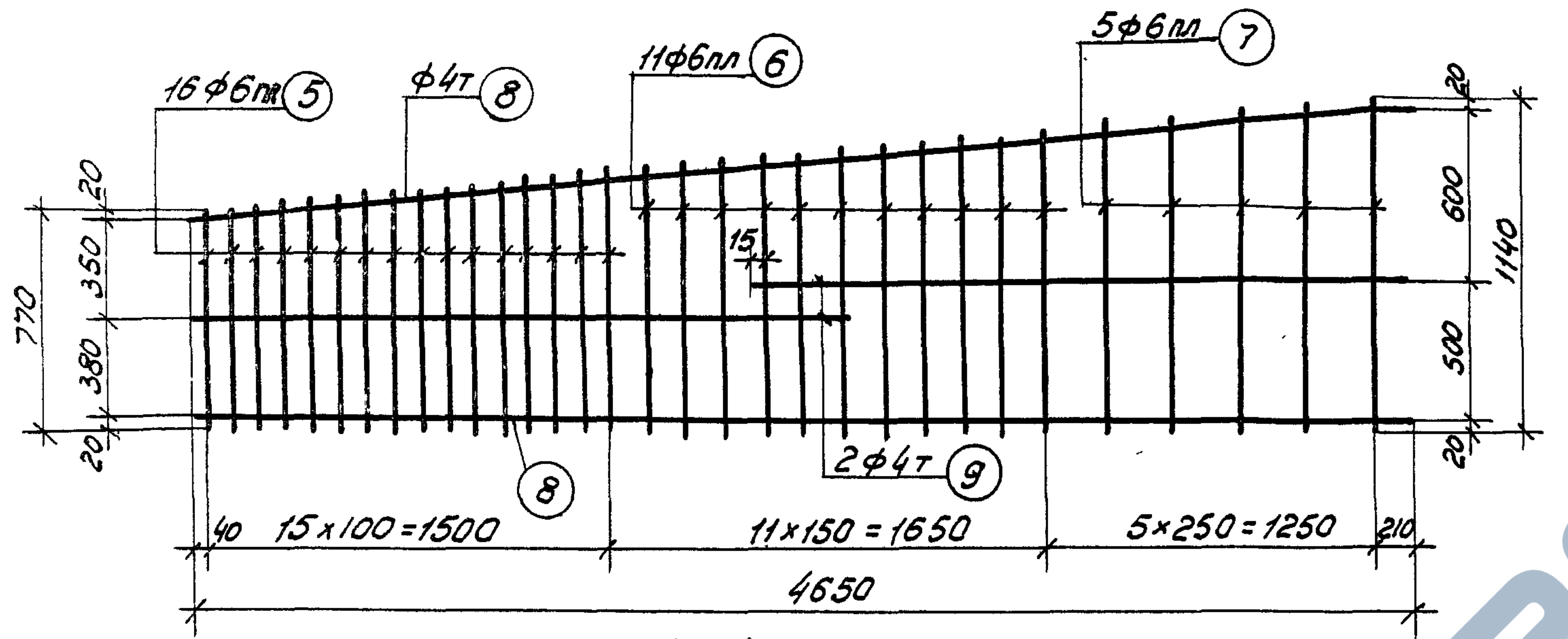
Балка Б4-15-1

Общий вид. Техничко-экономические показатели

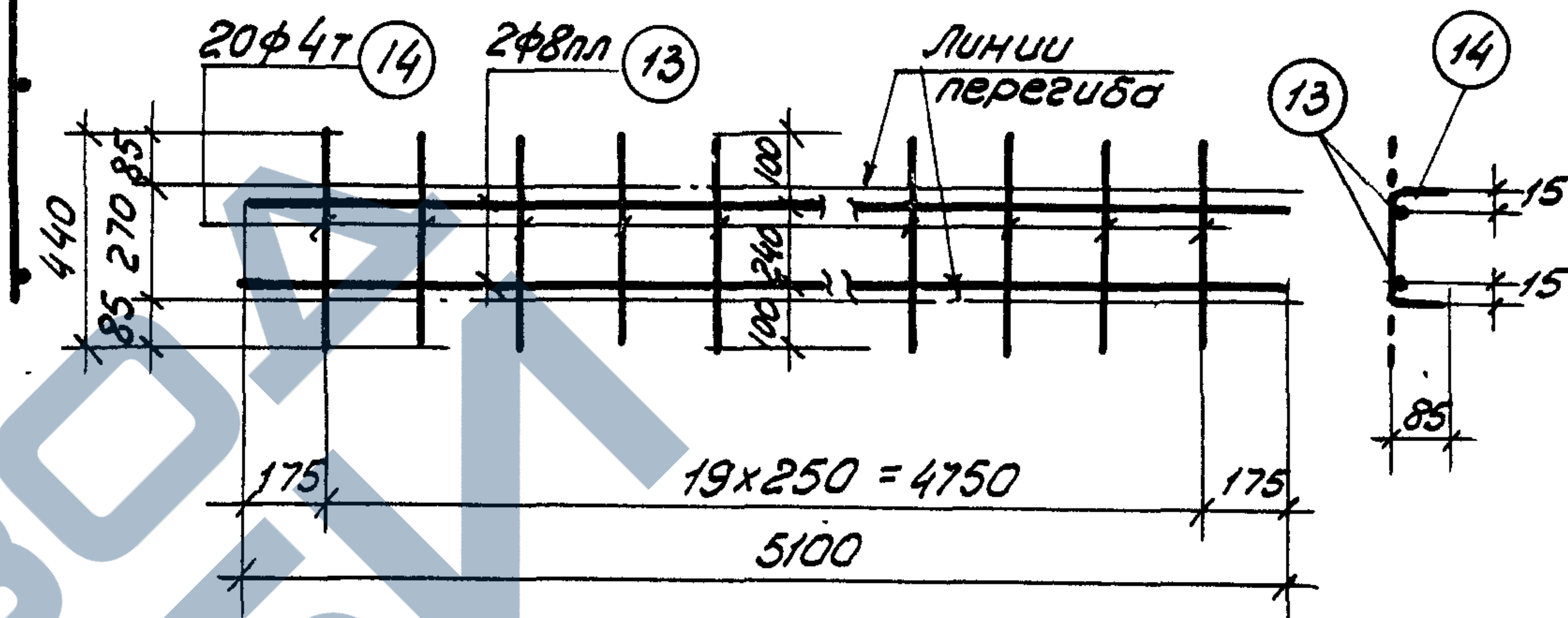
ПК-01-06
Выпуск 6

Лист 16

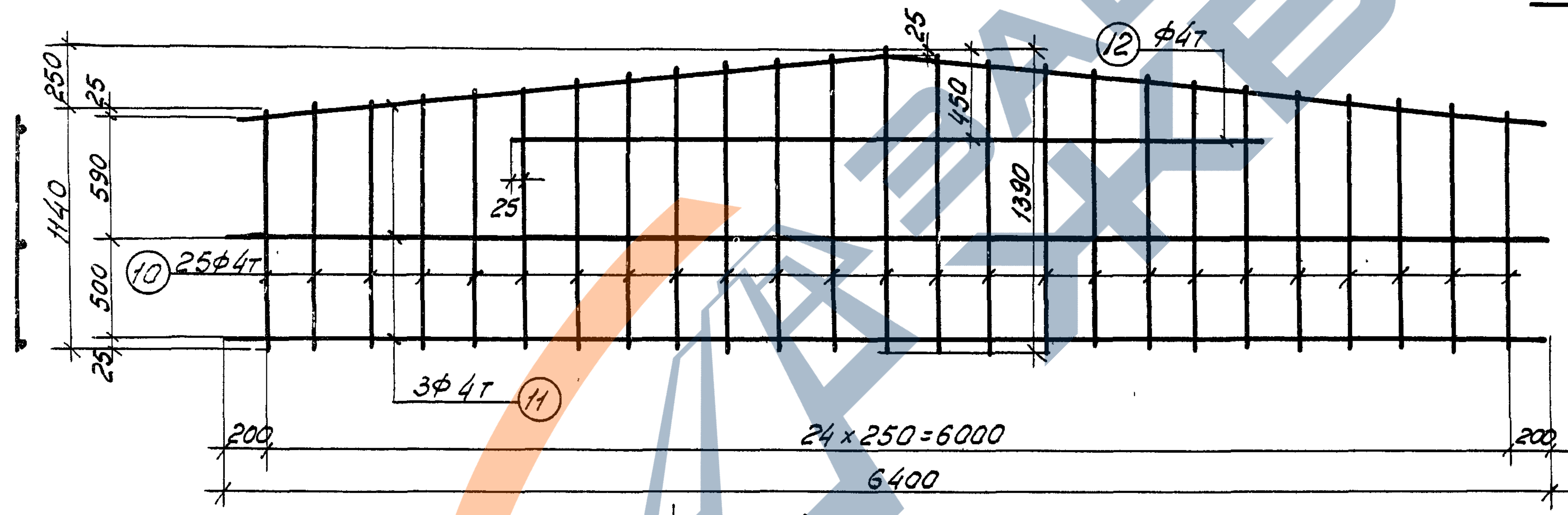
Филиппова	Инженер	Чабурин	С.И. Зинченко	В.И. Зинченко
Рыбакова	Исполнитель	Морозов	Начальник СКО	Начальник СКО
Голлер Корольев	Проверил	Фрадкин	Рук. темой	Рук. темой
		Беленькая	Рук. группой	Рук. группой



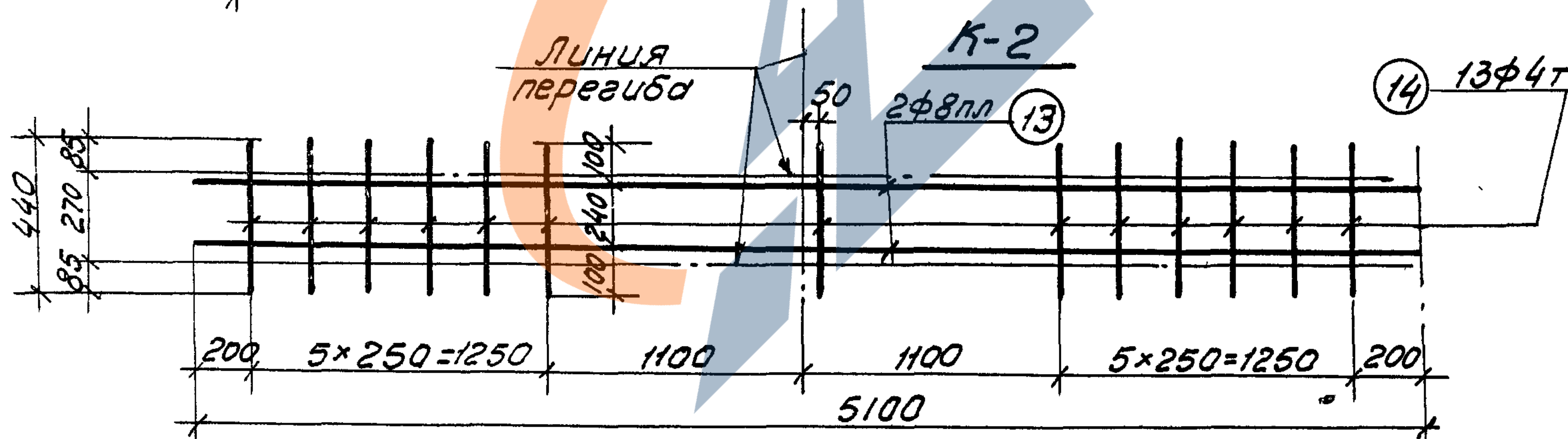
К-1



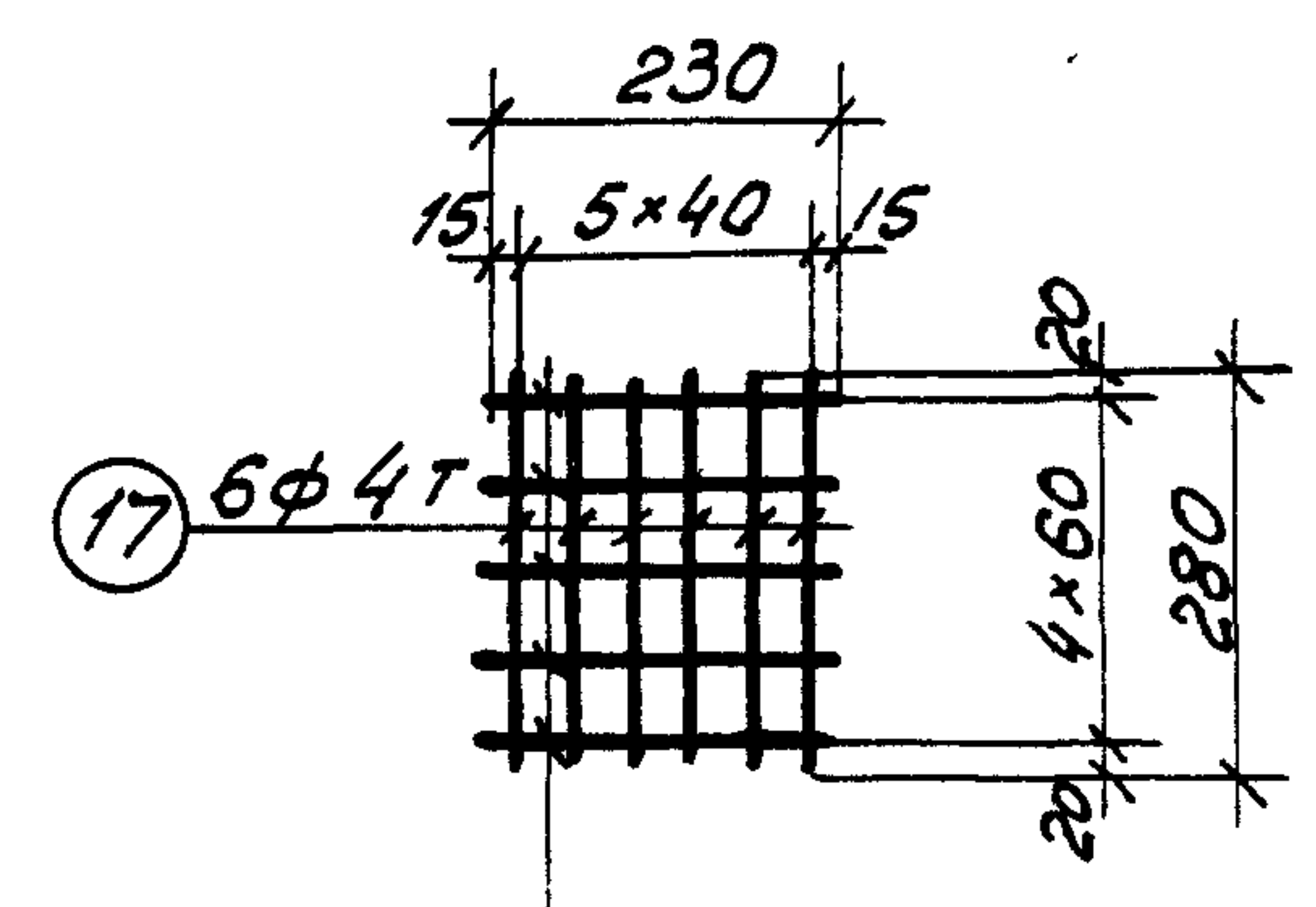
К-4



К-2



К-3



К-5

Взять по месту

Примечания

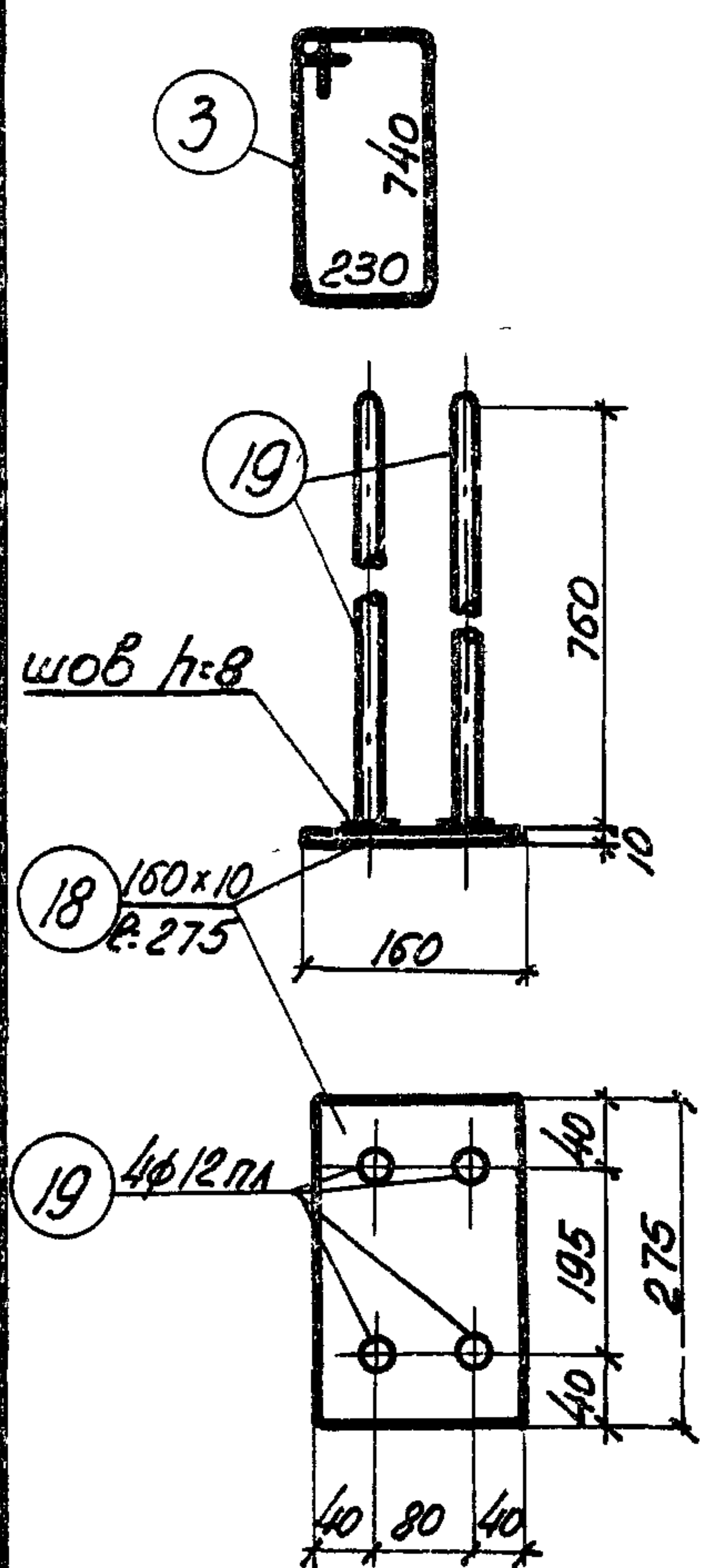
1. Арматурные каркасы (кроме К-5) должны изготавливаться при помощи точечной сварки в соответствии с Техническими условиями ТУ 73-56 и указаниями ВСН 38-57 (МСПМХП - МСЭС)
2. Каркасы К-3 и К-4 сварить между собой

ТА
1959

Балка Б4-15-1
Каркасы К-1 ÷ К-5

ПК-01-06
Выпуск 6
Лист 17

Гл. инж. ин.-та	Инженер	Фришелева
Начальник СКО	Исполнитель	Рыбакова
Рук. темой	Проверил	Сомер, Королев
Рук. группой	Беленькая	
С.И.С.	Морозов	
И.И.С.	Фрадкин	
И.И.С.	Беленькая	

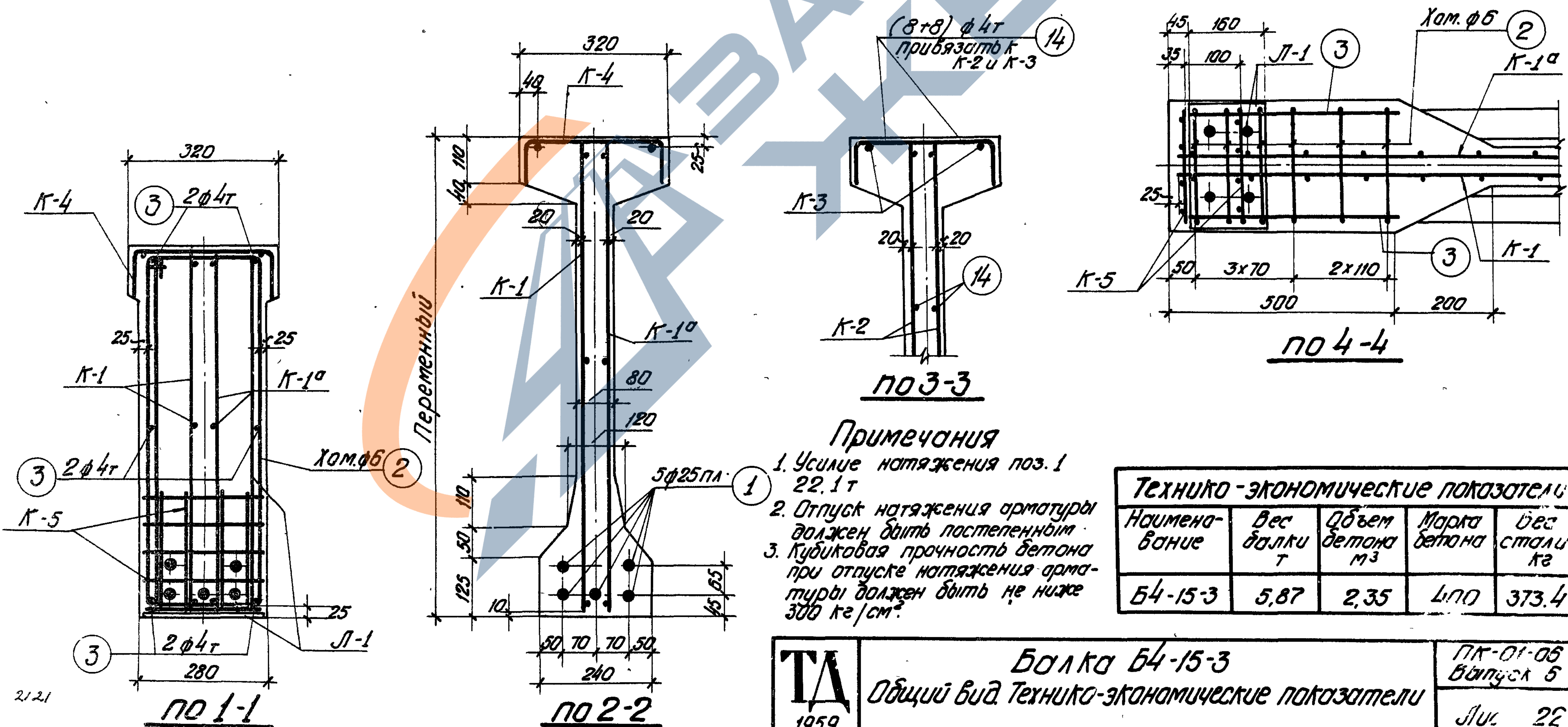


Л-1

Спецификация арматуры							Выборка арматуры			
Марка каркаса	н н	позиции	φ или номер по стандарту	ρ мм	количество		ρн м	φ или номер по стандарту	Σ ρн м	Вес кг
					На 1 каркас	Всего шт				
Рабочая арматура	1	φ22пн	14950	-	2	29.9	φ22пн	29.9	89.1	
	2	φ20пн	14950	-	2	29.9	φ20пн	29.9	73.9	
								Итого	163.0	
Отдельные стержни	3	φ6	2100	-	12	25.2	φ6	25.2	5.6	
	4	φ4т	460	-	12	5.5	φ4т	14.8	1.5	
	15	φ4т	580	-	16	9.3		Итого	7.1	
К-1 шт. 2	5	φ6пн	от 770 до 900	16	32	26.9	φ6пн	59.5	13.2	
	6	φ6пн	от 910 до 1030	11	22	21.6	φ4т	28.6	2.8	
	7	φ6пн	от 1050 до 1140	5	10	11.0		Итого	16.0	
	8	φ4т	4650	2	4	18.6				
	9	φ4т	2500	2	4	10.0				
К-2 шт. 1	10	φ4т	от 1140 до 1390	25	25	31.6	φ4т	54.4	5.4	
	11	φ4т	6400	3	3	19.2				
	12	φ4т	3550	1	1	3.6				

Спецификация арматуры							Выборка арматуры		
Марка каркаса	N позиции	φ или номер по стандарту	ρ мм	количество		ρн м	φ или номер по стандарту	Σ ρн м	Вес кг
				На каркас	Всего шт				
К-3 шт. 1	13	φ8пн	5100	2	2	10.2	φ8пн	10.2	4.0
	14	φ4т	440	13	13	5.7	φ4т	5.7	0.6
								Итого	4.6
К-4 шт. 2	13	φ8пн	5100	2	4	20.4	φ8пн	20.4	8.1
	14	φ4т	440	20	40	17.6	φ4т	17.6	1.7
								Итого:	9.8
К-5 шт. 4	16	φ4т	230	5	20	4.6	φ4т	11.3	1.1
	17	φ4т	280	6	24	6.7			
А-1 шт. 2	18	-160×10	275	1	2	0.55	δ:10	—	6.9
	19	φ12пн	760	4	8	6.1	φ12пн	6.1	5.4
								Итого	12.3

Выборка стали на балку																			
Назначение	Сталь периодического профиля ГОСТ 7314-55								Проволока холоднотянутая низкоуглеродистая ГОСТ 6727-53				Сталь Ст.3				Итого кг		
	30ХГ2С				25Г2С				ГОСТ 6727-53				Круглая		Полосовая				
	φ20пн	φ22пн		Итого	φ6пн	φ8пн	φ12пн		Итого	φ4т				φ6		δ=10			
Рабочая арматура	73.9	89.1		163.0														163.6	
Арматура каркасов					13.2	12.1			25.3	13.1				5.6				44.0	
Закладные элементы							5.4		5.4							6.9		12.3	
Всего: 219.3																			



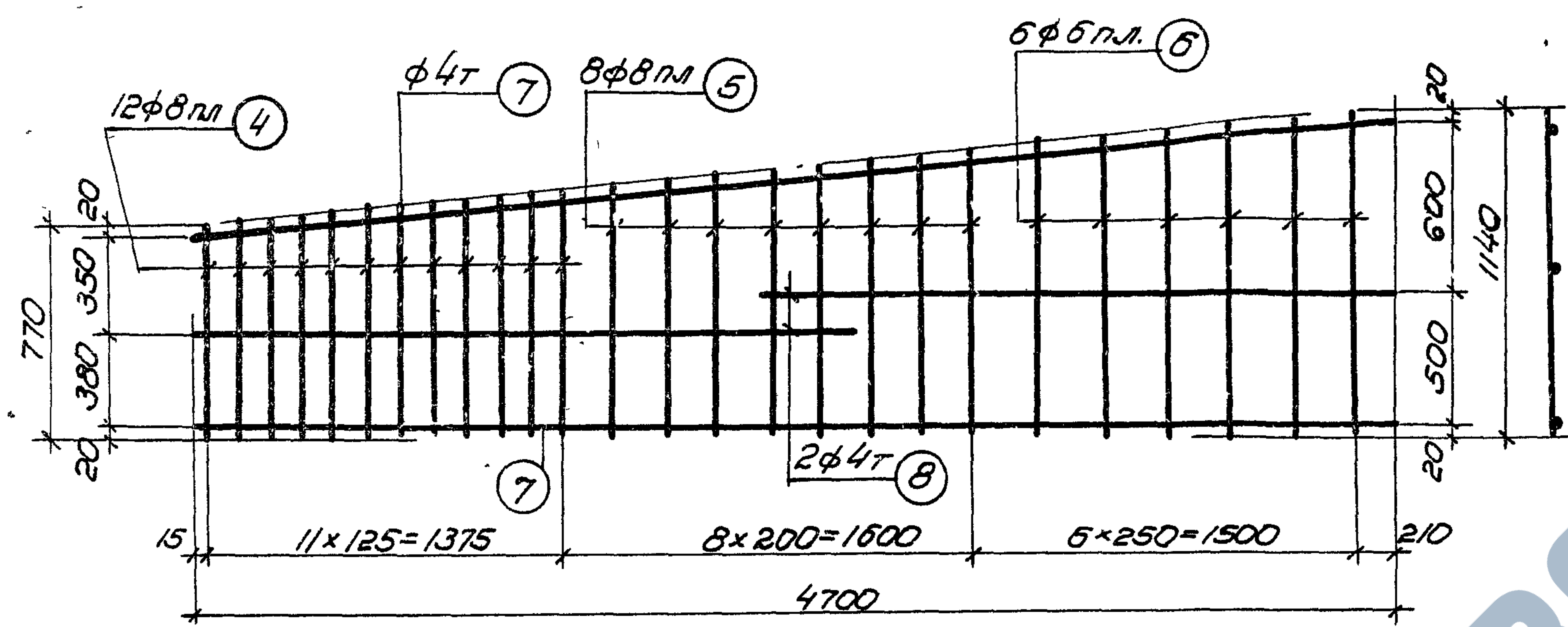
1. Усилие натяжения поз. 1 22,1 т
2. Отпуск натяжения арматуры должен быть постепенным.
3. Кубиковая прочность бетона при отпуске натяжения арматуры должен быть не ниже 300 кг/см².

Технико-экономические показатели				
Наименование	Вес балки т	Объем бетона м³	Марка бетона	Вес стали кг
Б4-15-3	5,87	2,35	Л100	373,4

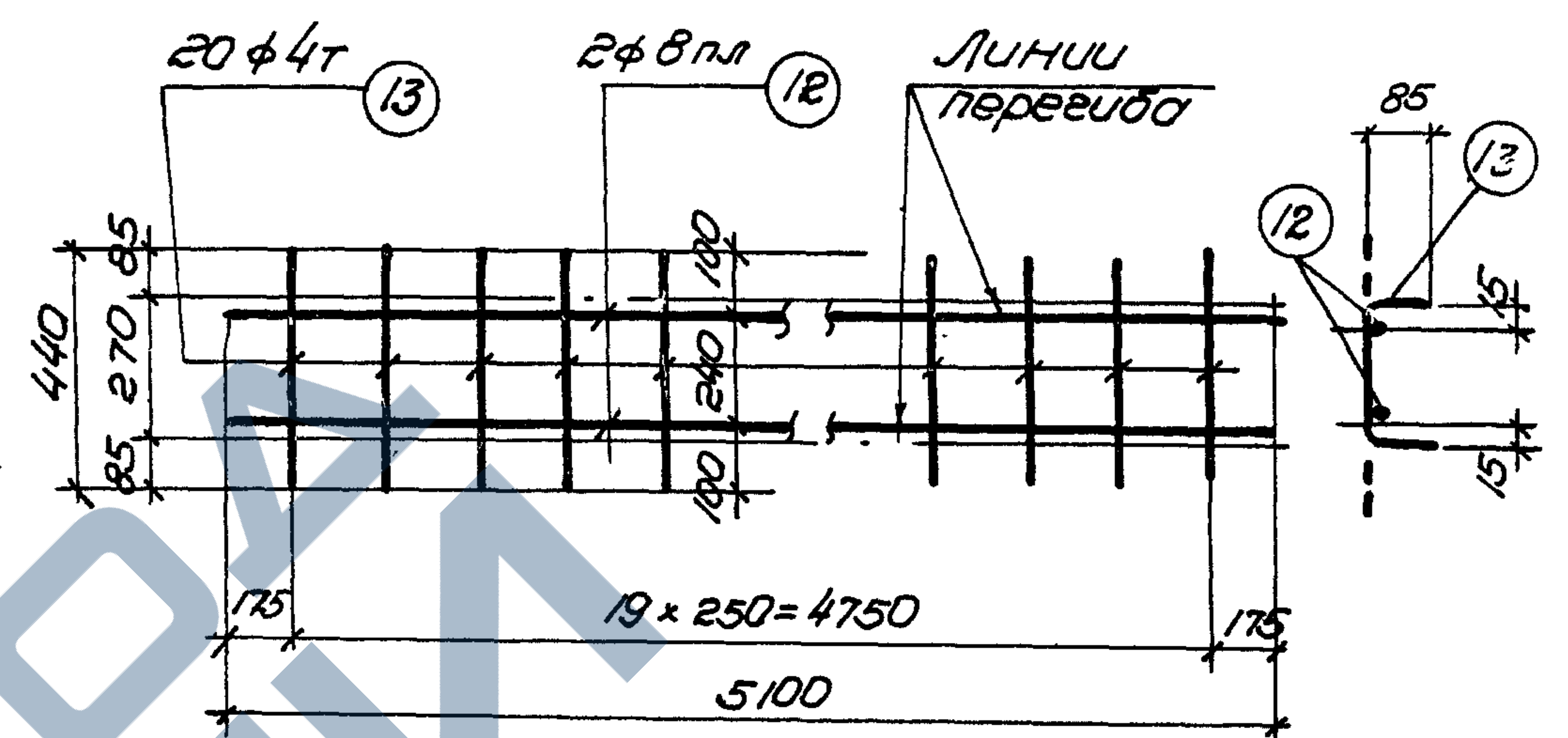
Балка Б4-15-3
Общий вид. Техничко-экономические показатели

ПК-01-06
Всего 5
Лист 22

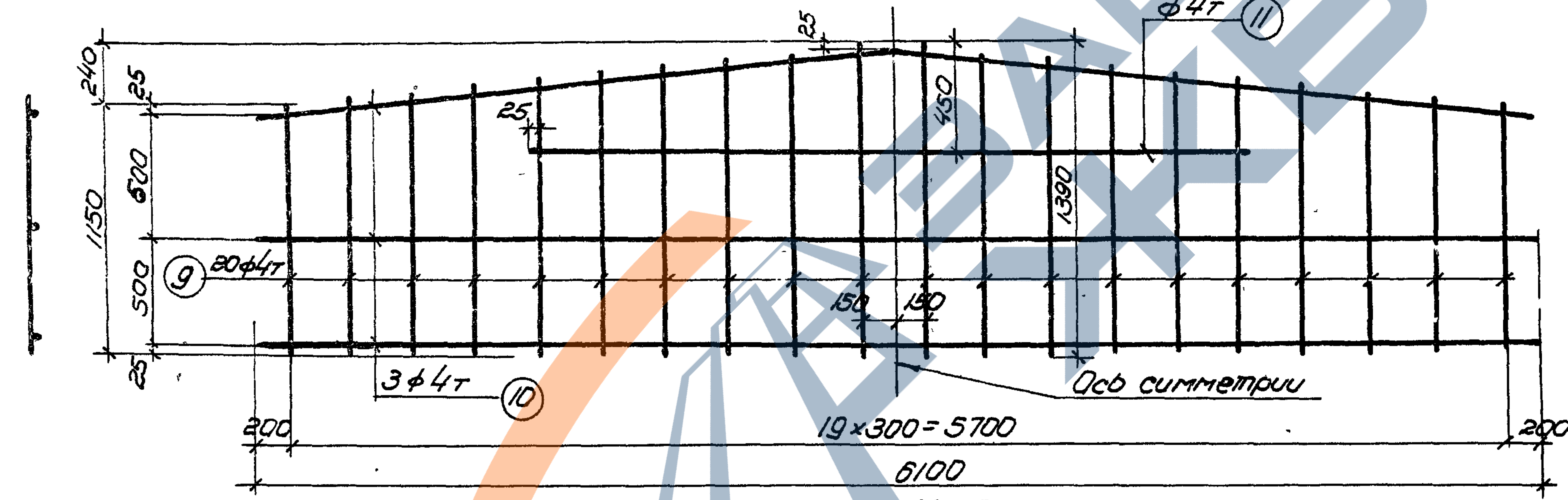
Вл. инж. ин-та	С. В. В. В.	Инженер	Филиппов	Филиппов
Начальник СКО	М. В. В. В.	Исполнитель	С. В. В. В.	С. В. В. В.
Рук. темы	В. В. В. В.	Проверил	С. В. В. В.	С. В. В. В.
Рук. группы	С. В. В. В.	Беленькая	С. В. В. В.	С. В. В. В.



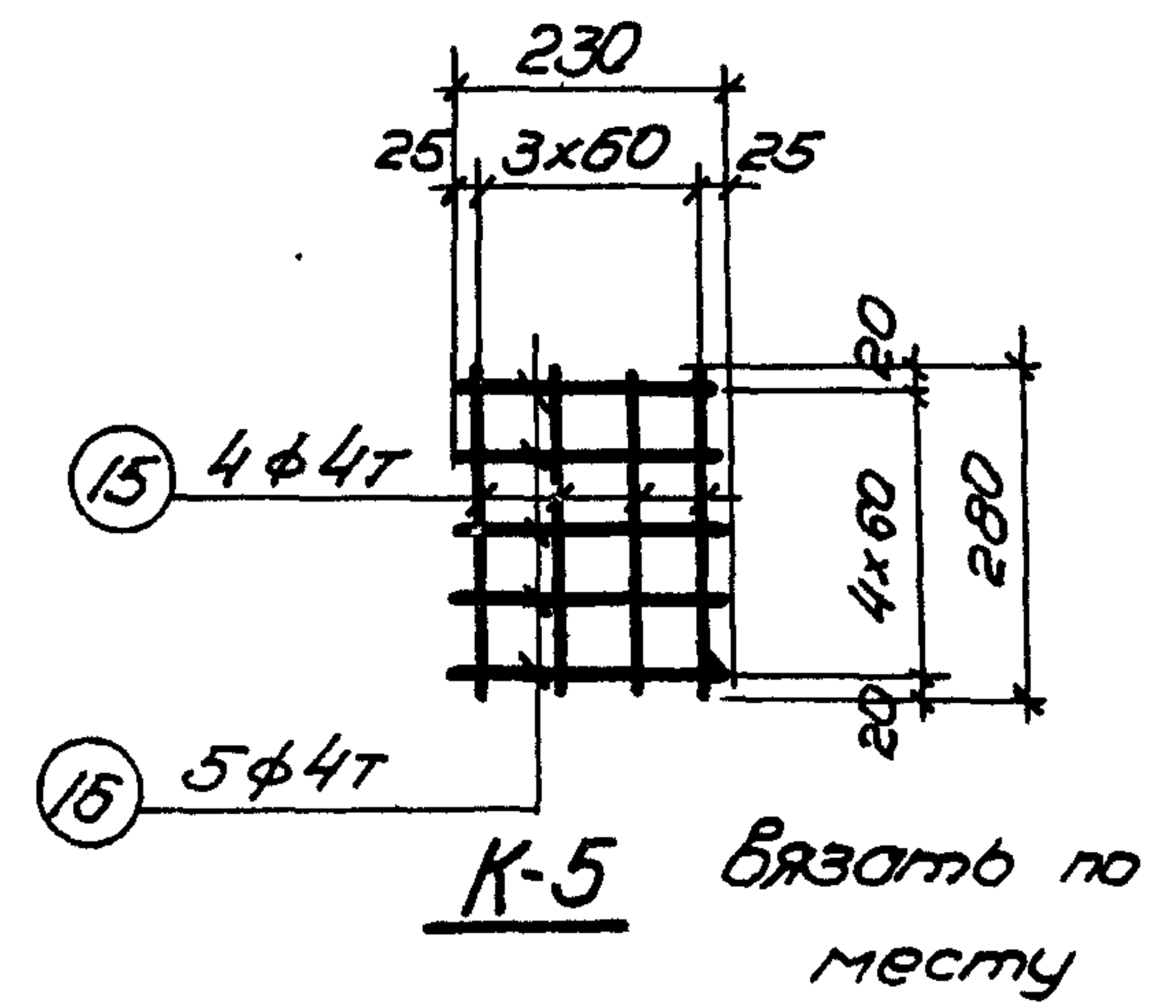
K-1, K-1^a (обратно чертёж)



K-4



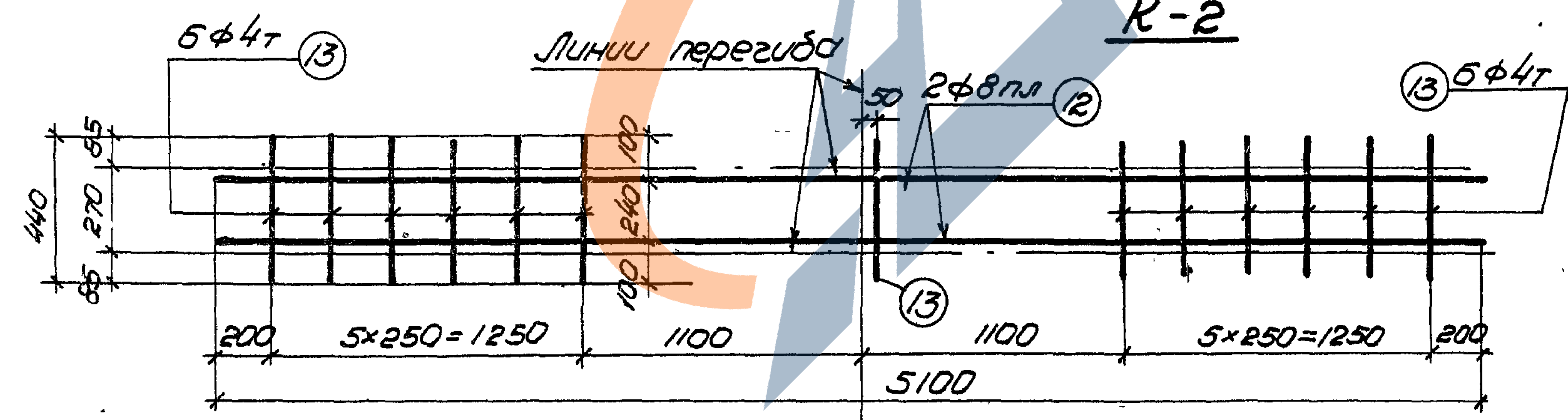
K-2



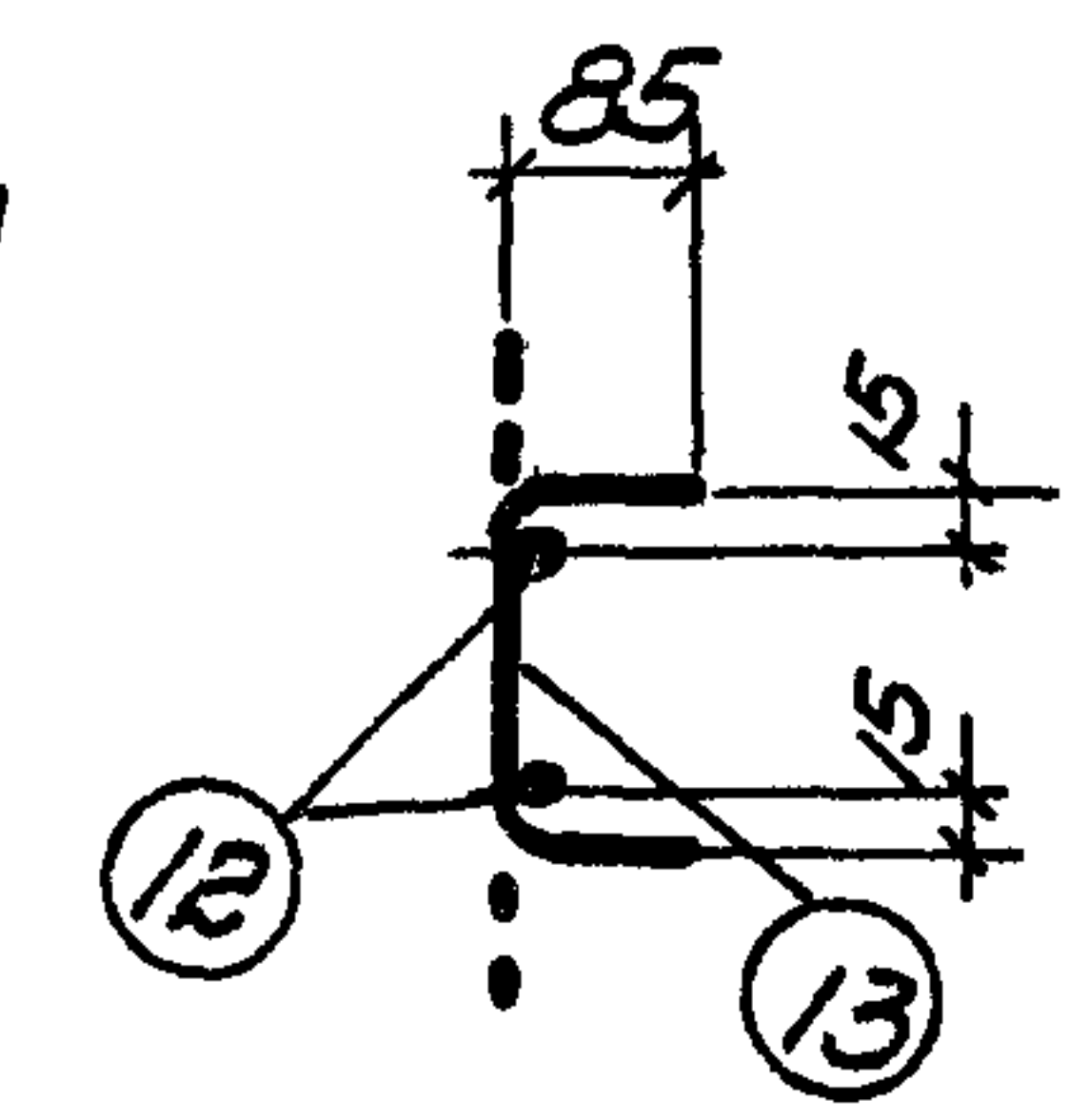
K-5 Вязать по месту

Примечания

1. Арматурные каркасы (кроме K-5) должны изготавливаться при помощи точечной сварки в соответствии с Техническими условиями ТУ 73-56 и указаниями ВСН38-57 (МСП МСП-МСЭС).
2. Каркасы K-3 и K-4 сварить между собой.



K-3

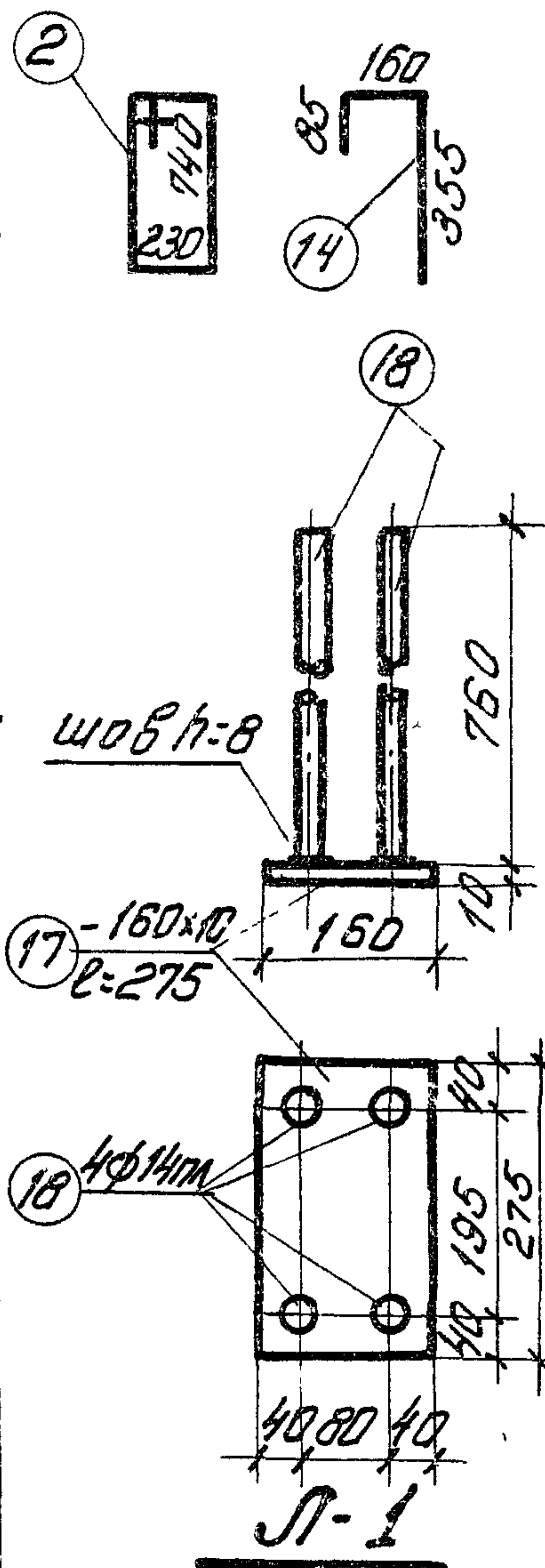


ТД
1959

Балка Б4-15-3
Каркасы K-1 ÷ K-5

ПК-01-06
Выпуск 5
Лист 23

П. инж. ин-та	С. Г. Г. Г.	Чабурин	Снеженер	Шиши	Филиппов
начальник	инж.	морозов	исполнит.	инж.	рыбаков
рук. тем.	инж.	франкин	проектир.	инж.	помер. порочев
рук. группы	инж.	беленко			



Спецификация арматуры							Выборка арматуры		
Марка арматуры	№ позиции	Филлер по диаметру	ℓ мм	Кол-во на 1 м	ℓ м	Вес кг	Марка арматуры	ℓ м	Вес кг
Рабочая арматура	1	φ25mm	14950	-	5	74.8	φ25mm	74.8	288.0
	2	φ6	2100	-	12	25.2	φ6	25.2	5.6
	3	φ4т	460	-	12	5.5	φ4т	15.1	1.5
	14	φ4т	600	-	16	9.6	Итого	7.1	
Отделочные стержни	4	φ8mm	9770	12	48	39.6	φ8mm	70.4	27.8
	5	φ8mm	97900	8	32	30.8	φ8mm	26.2	5.8
	6	φ6mm	971040	6	24	26.2	φ4т	58.0	5.8
	7	φ4т	4700	2	8	37.6	Итого	39.4	
Ф-1, ш. 2	8	φ4т	2550	2	8	20.4			
	9	φ4т	971150	20	40	50.8	φ4т	94.1	9.3
	10	φ4т	6100	3	6	36.6			
	11	φ4т	3350	1	2	6.7			

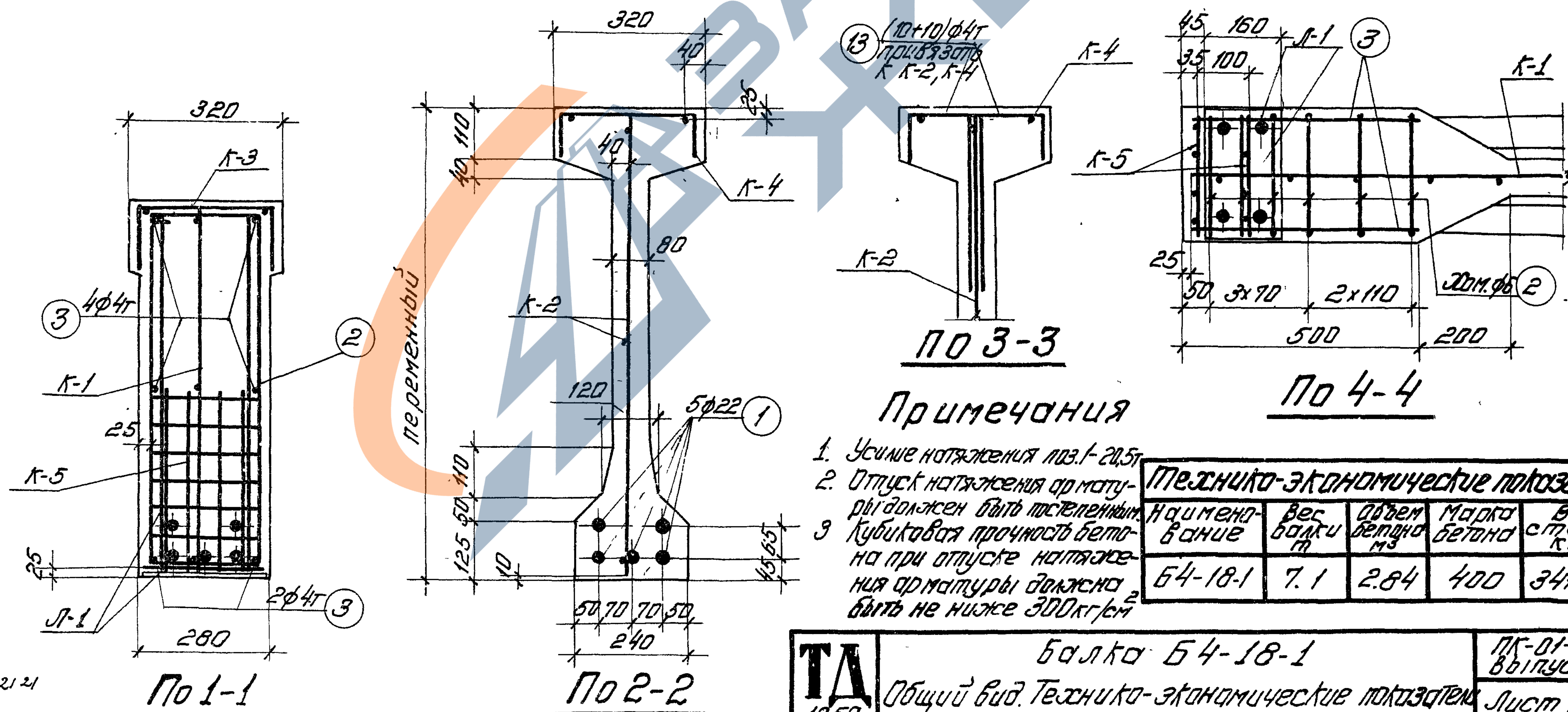
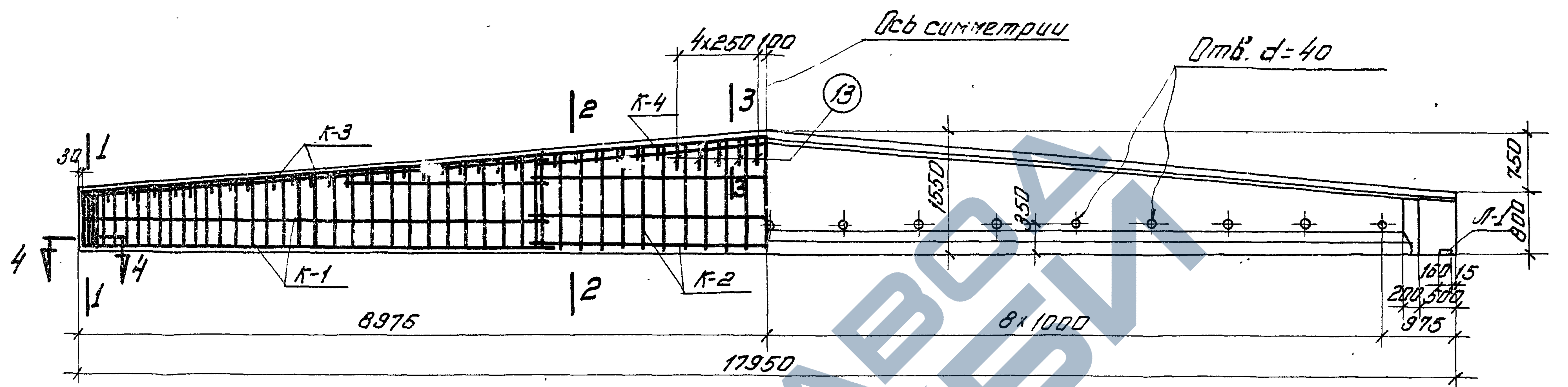
Спецификация арматуры							Выборка арматуры		
Марка арматуры	№ позиции	Филлер по диаметру	ℓ мм	Кол-во на 1 м	ℓ м	Вес кг	Марка арматуры	ℓ м	Вес кг
Ф-3	12	φ8mm	5100	2	2	10.2	φ8mm	10.2	4.0
	13	φ4т	440	13	13	5.7	φ4т	5.7	0.6
							Итого 4.6		
Ф-4	12	φ8mm	5100	2	4	20.4	φ8mm	20.4	8.1
	13	φ4т	440	20	40	17.6	φ4т	17.6	1.7
							Итого 9.8		
Ф-5	15	φ4т	280	4	16	4.5	φ4т	9.1	0.9
	16	φ4т	230	5	20	4.6			
Ф-1	17	-160x10	275	1	2	0.55	δ=10	-	6.9
	18	φ14mm	760	4	8	6.1	φ14mm	6.1	7.4
							Итого 14.3		

Выборка стали на балку																	
Назначение	Сталь периодического профиля ГОСТ 7314-55								Проволока холоднокатаная низкого класса ГОСТ 6727-53				Сталь Ст.3				Итого кг
	30ХГ2С				25Г2С								Круглая		Полосовая		
	φ25mm				φ6mm	φ8mm	φ14mm	Итого	φ4т				φ6		δ=10		
Рабочая арматура	288.0																288.0
Арматура каркасов					5.8	39.9		45.7	19.8				5.6				71.1
Закладные элементы							7.4	7.4							6.9		14.3
Всего: 373.4																	

ТД
1959

Б. 4-15-3
Спецификация и выборка стали

ПК-01-06
Винус 6
Лист 24



Примечания

1. Усилие натяжения поз. 1-20,5т
2. Отпуск натяжения арматуры должен быть постепенным.
3. Кубиковая прочность бетона при отпуске натяжения арматуры должна быть не ниже 300 кг/см²

Технико-экономические показатели

Наименование	Вес балки т	Объем бетона м ³	Марка бетона	Вес стали кг
Б4-18-1	7.1	2.84	400	341.4

ТД
1959

Балка Б4-18-1

Общий вид. Техничко-экономические показатели

ПК-01-06
Выпуск 6
Лист 25

И. инж. ин-та	С. инж. ин-та	Инженер	буква	буква
Нач. СКО	Морозов	исполнит.	рыбакова	рыбакова
Рук. тем.	Суря	проектир	Григорьев	Григорьев
Рук. группы	Суря	проектир	Григорьев	Григорьев

Инж. ин-та
Начальник СКО
Руковод. тем
Руковод. группы

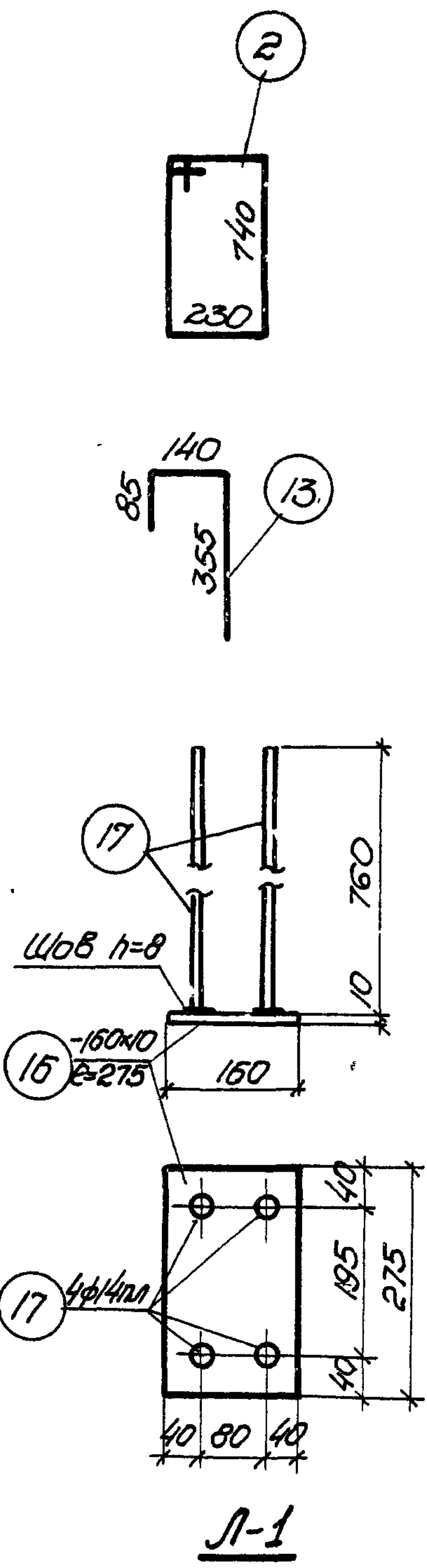
С. Г. Гусев

Инженер
Испытатель
Проверил
Чабурин
Морозов
Сорокин
Беленко

Б. Г. Гусев

Б. Г. Гусев

Б. Г. Гусев



Спецификация арматуры							Выборка арматуры		
Марка каркаса	NN	ф или но- мер по сорту	e мм	Кол- чество		Ln м	ф или номер по сорту	Σ Ln м	Вес кг
				по 1 кор- косу	всего п шт.				
Рабочая арматура	1	φ22п	179,50		5	89,8	φ22п	89,8	267,6
Отделочные стержни	2	φ 6	2100		12	25,2	φ 6	25,2	5,6
	3	φ 4т	460		12	5,5	φ 4т	17,3	1,7
	13	φ 4т	580		20	11,8		Утого	7,3
K-1 шт. 2	4	φ8п	φ 770 20 900	11	22	18,5	φ8п	34,1	13,5
	5	φ8п	φ 7920 20 1030	8	16	15,6	φ6п	28,0	6,2
	6	φ6п	φ 71050 20 1280	12	24	28,0	φ4т	43,3	4,3
	7	φ 4т	5300	3	6	37,8		Утого	24,0
	8	φ 4т	2750	1	2	5,5			
K-2 шт. 1	9	φ6п	φ 71290 20 1520	23	23	32,3	φ6п	32,3	7,2
	10	φ4т	5000	4	4	24,0	φ4т	24,0	2,4
								Утого	9,6

Спецификация арматуры							Выборка арматуры		
Марка каркаса	NN	Ф или номер по сорту	e мм	Кол-во		Ln м	Ф или номер по сорту	ΣLn м	Вес кг
				по кар. кат.	всего п. шт.				
К-3 шт. 2	11	φ8п	5100	2	4	24,4	φ8п	24,4	9,7
	12	φ4т	440	24	48	21,1	φ4т	21,1	2,1
								Итого:	11,8
К-4 шт. 1	11	φ8п	5100	2	2	12,2	φ8п	12,2	4,8
	12	φ4т	440	15	15	6,6	φ4т	6,6	0,7
								Итого	5,5
К-5 шт. 4	14	φ4т	400	4	16	6,4	φ4т	12,9	1,3
	15	φ4т	230	7	28	6,5			
Л-1 шт. 2	16	160x10	275	1	2	0,55	δ=10	-	6,9
	17	φ14п	760	4	8	6,1	φ14п	6,1	7,4
								Итого	14,3

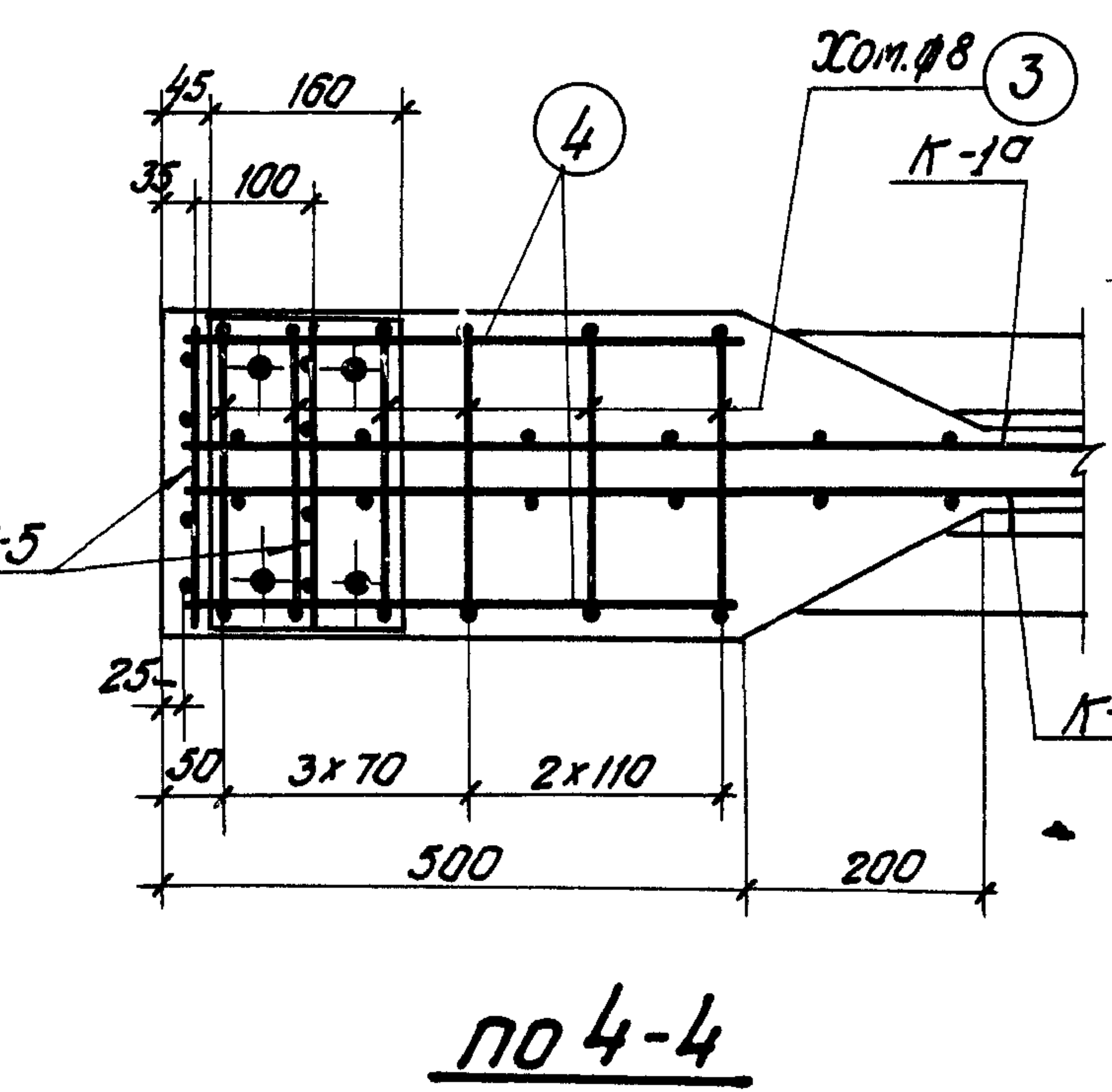
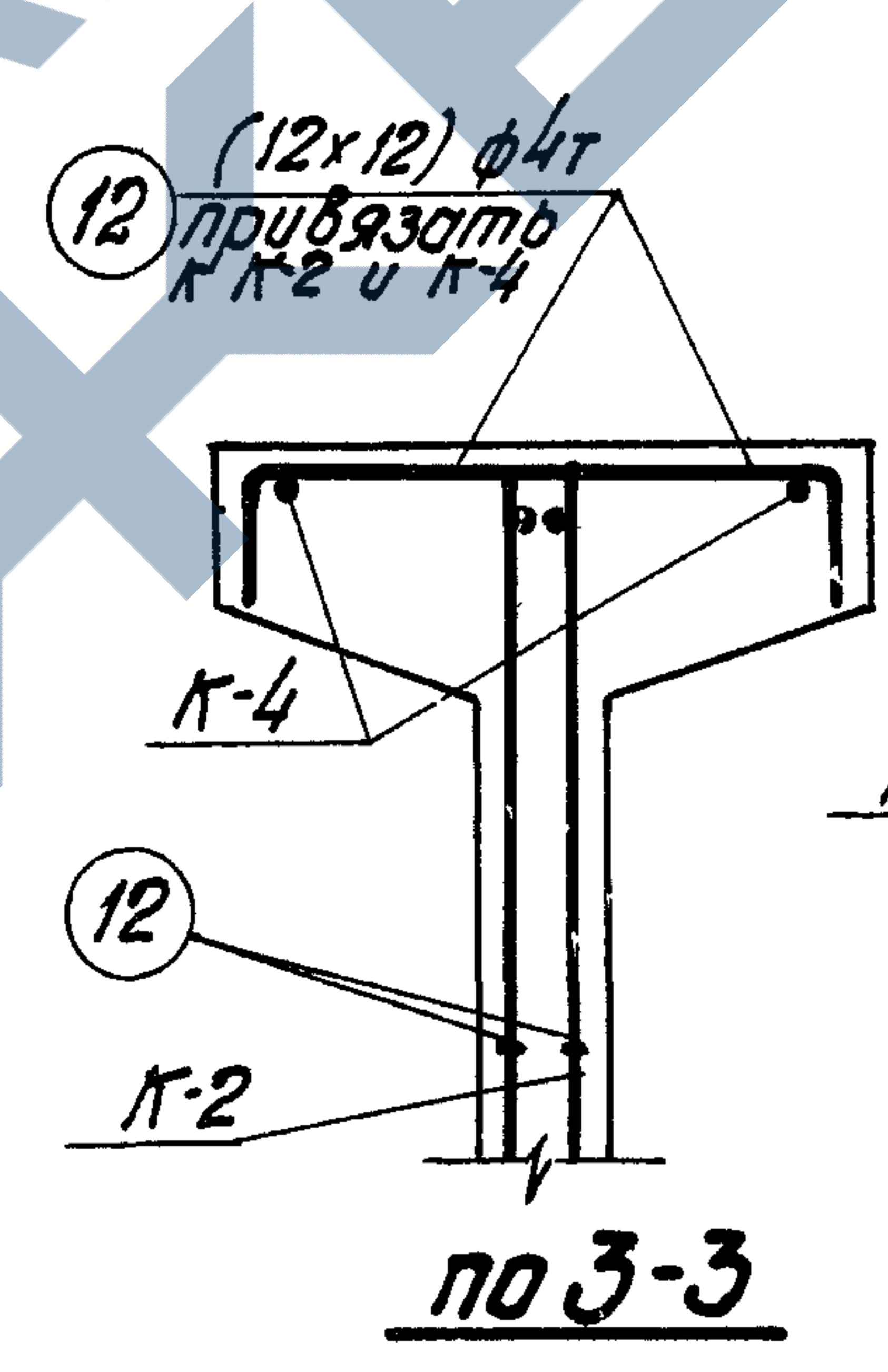
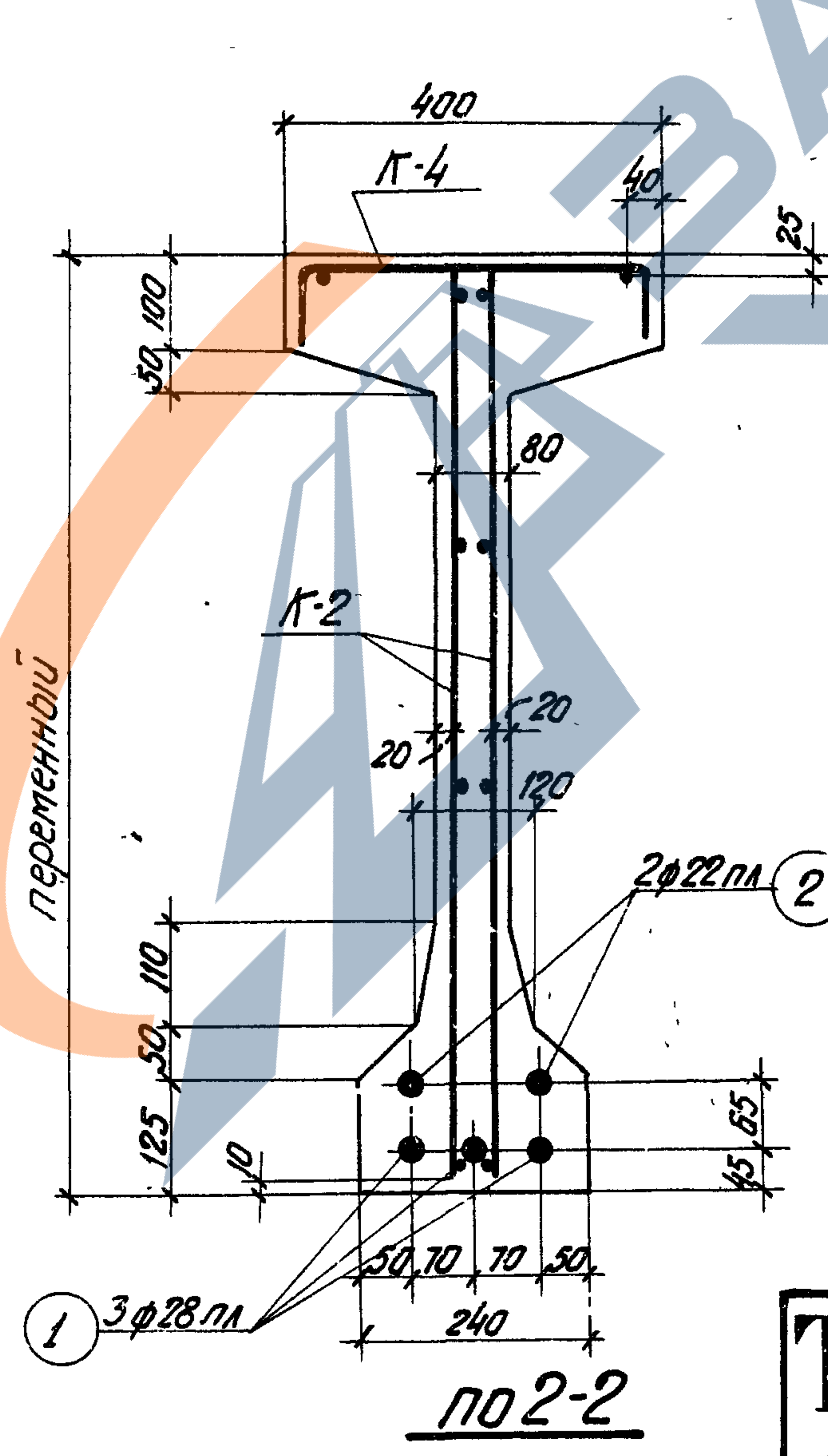
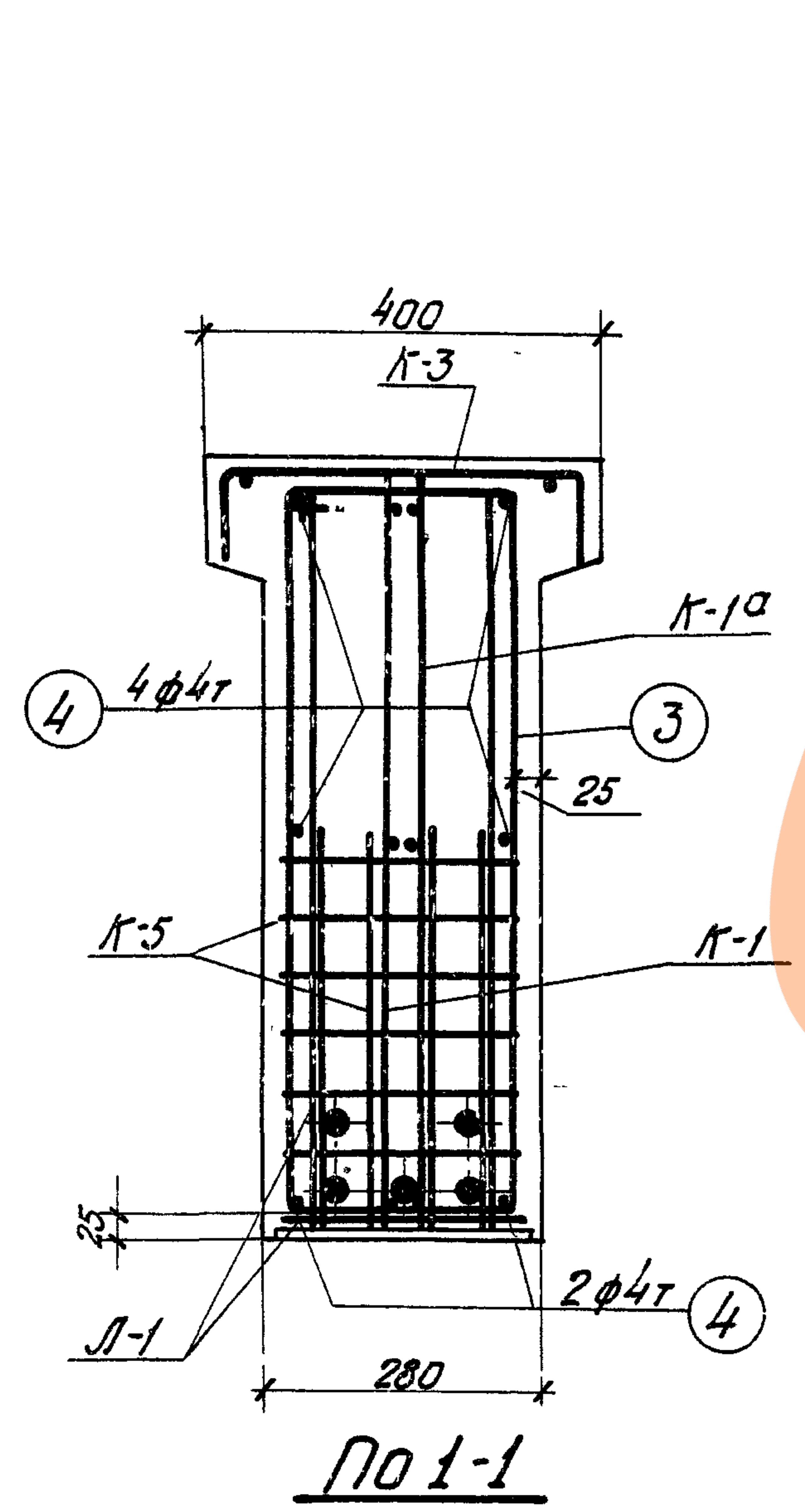
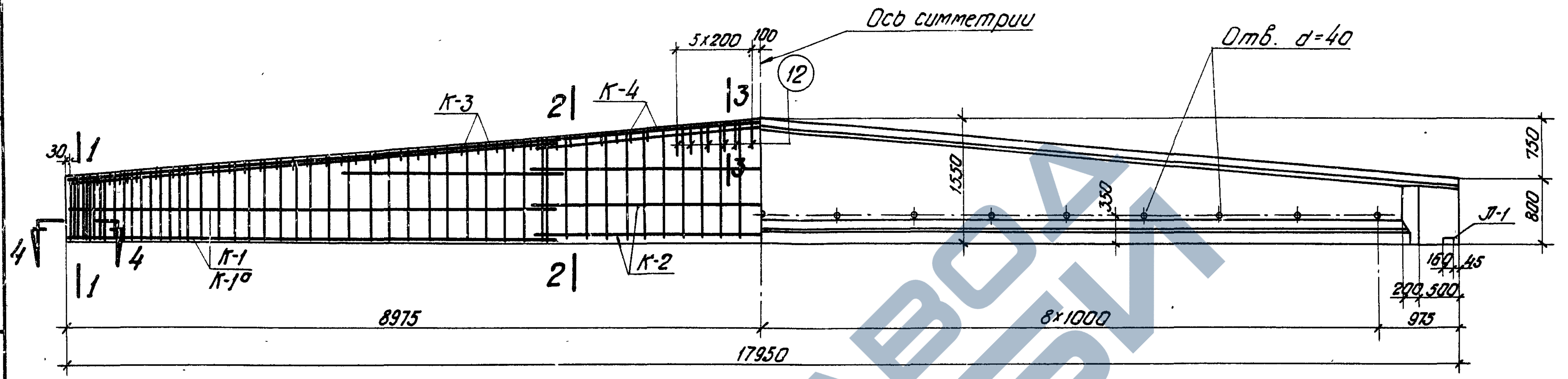
Выборка стали на балку															
Назначение	Сталь периодического профиля ГОСТ 7314-55						Проволока холоднокатаная низкоуглероди- стая ГОСТ 6727-53				Сталь Ст. 3				Утого кг
	30 X П2С			25 П2С							Круглая	Полосовая			
	φ22п			φ6п	φ8п	φ14п	Утого	φ4т			φ 6		δ=10		
Рабочая арматура	267,6														267,6
Арматура каркасов				13,4	28,0		41,4	12,5			5,6				59,5
Закладные элементы						7,4	7,4						6,9		14,3
Всего:															341,4

ТА
1959

Балка Б4-18-1
Спецификация и выборка стали

ПК-01-06
Всего 6
Лист 27

Инж. ин. та	Инж. ин. та	Инженер	Бунин
Нач. к. сто	Морозов	Исполнитель	Рыбакова
Рук. темат	Сидорова	Проверил	Геометр. Карман
Рук. группы	Беленко		Геометр. Карман



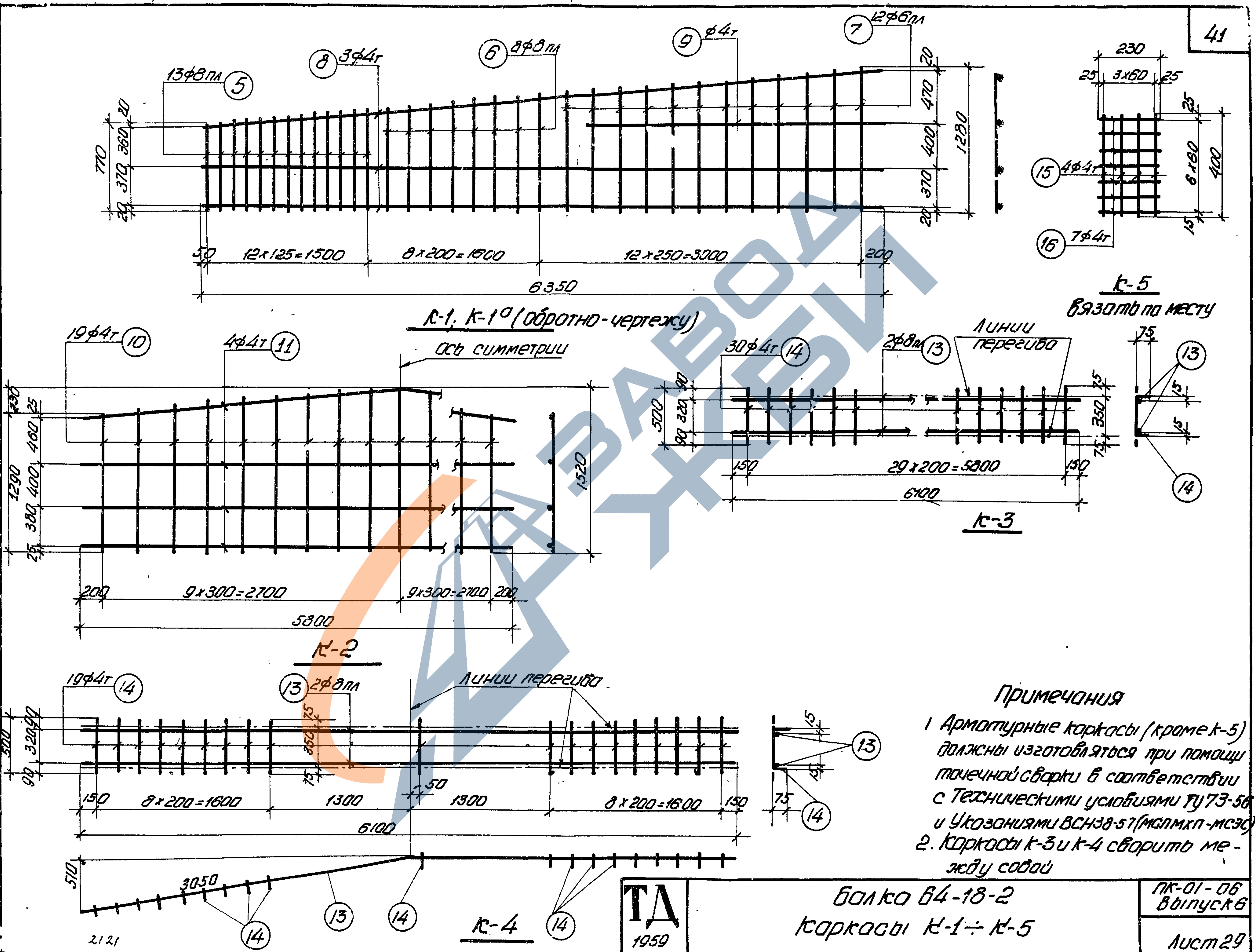
Примечания

1. Усилие натяжения поз. 1-33,2т; поз. 2-20,5т.
2. Отпуск натяжения арматуры должен быть постепенным.
3. Кубиковая прочность бетона при отпуске натяжения арматуры должна быть не ниже 300 кг/см².

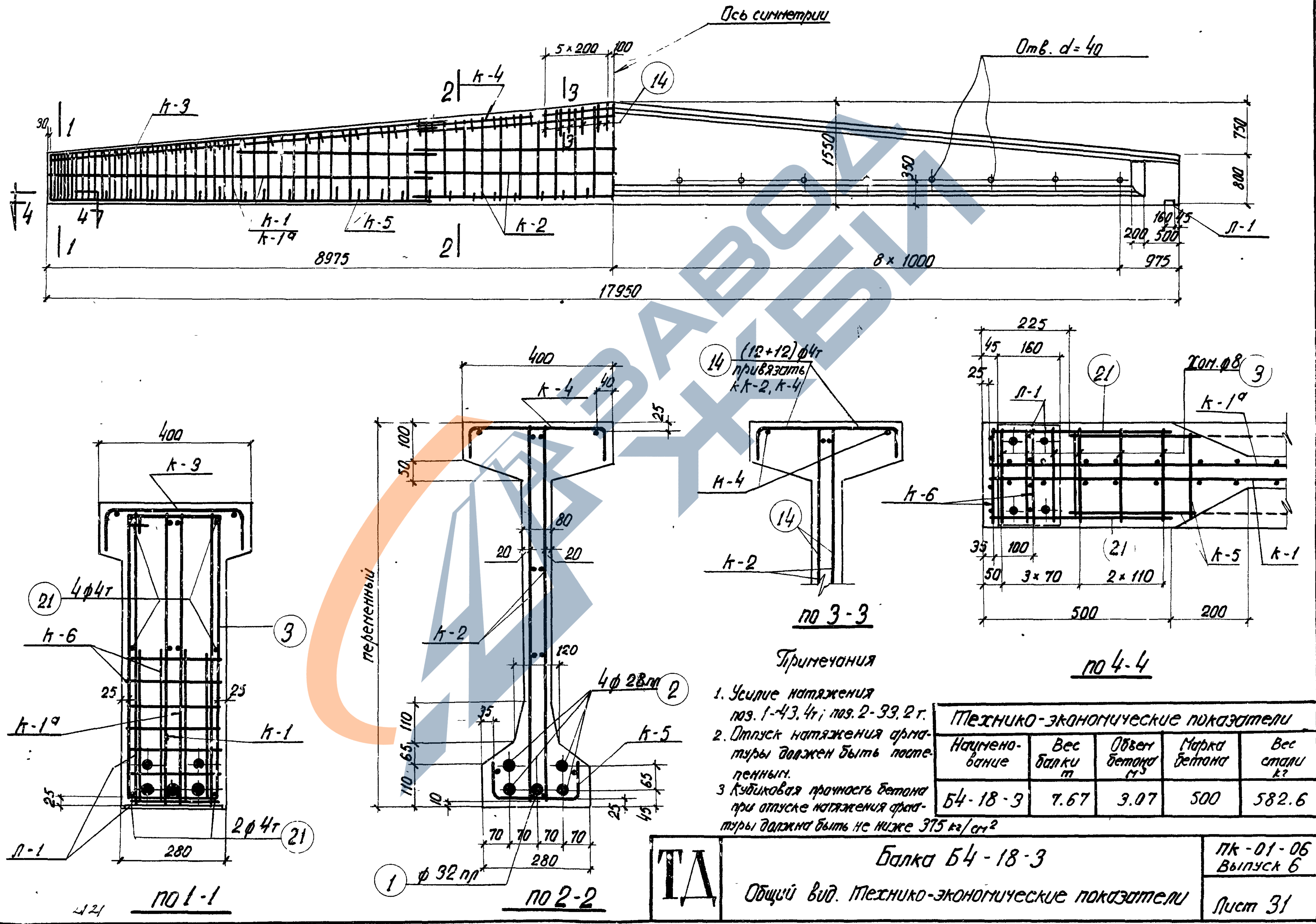
Технико-экономические показатели				
Наименование	Вес балки т	Объем бетона м ³	Марка бетона	Вес стали кг
Б4-18-2	7.45	2.98	400	474.0

ТД 1959	Балка Б4-18-2	ПК-01-06
	Общий вид. Технико-экономические показатели	Выпуск 6
		Лист 28

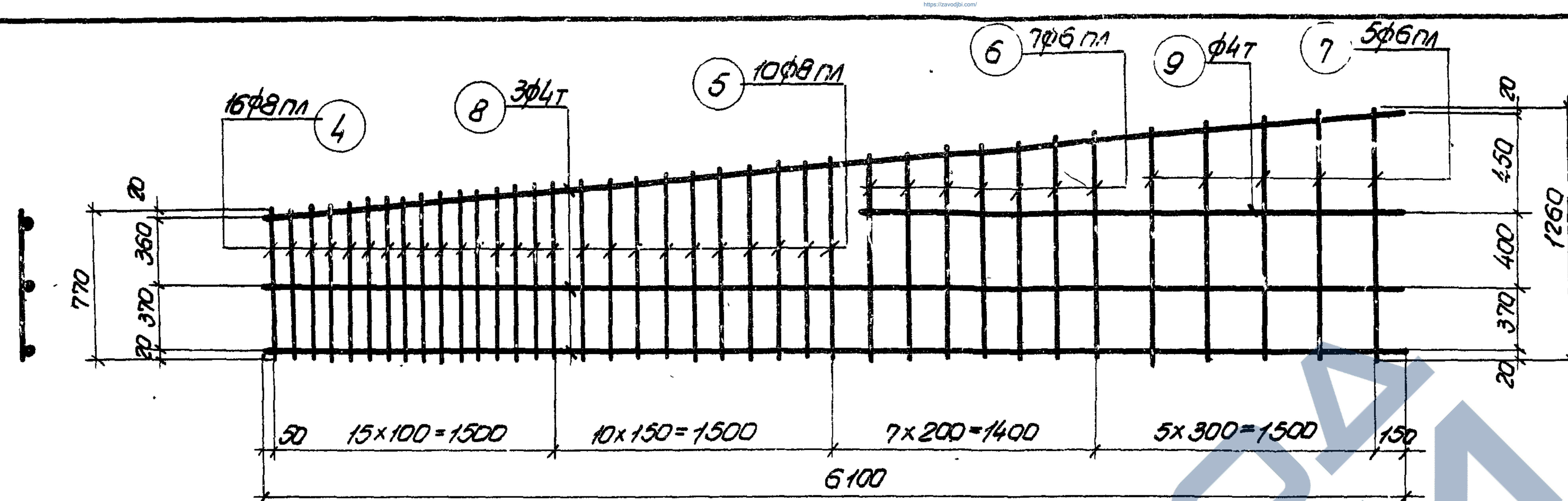
Эк. инж. ин-та	Инженер	Будин	Бучин
Начальник сто	Исполнитель	Зам. Г. Г. Г.	Рыбакова
Руковод. темой	Проверен	Г. Г. Г.	Зам. Г. Г. Г.
Руковод. группой	Беленская		



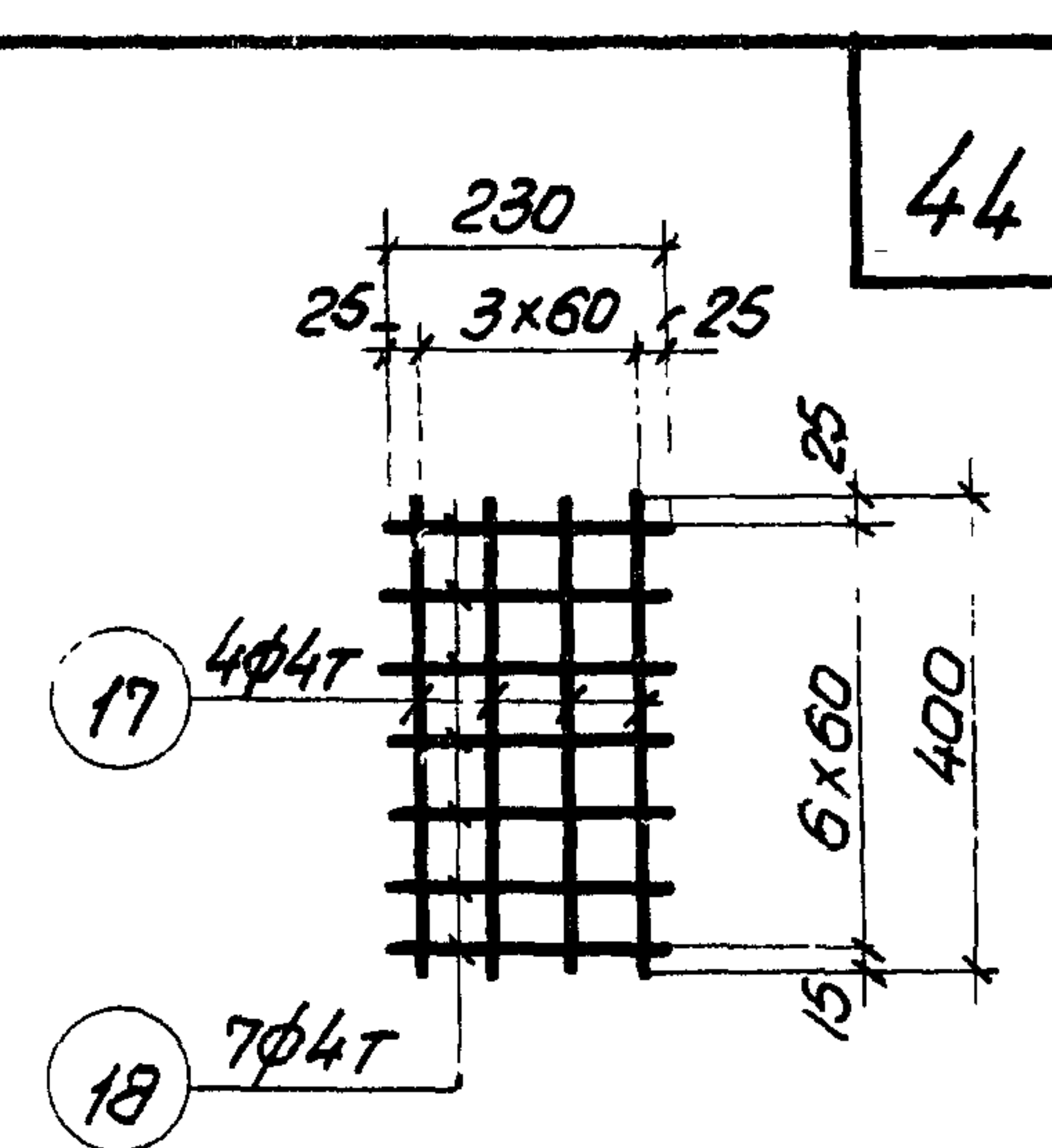
Эр. инж. ин.-та	Э. П. Гурьев	Чабурин	Инженер	Бунин
Начальник СТО	С. П. Суров	Морозов	Исполнитель	Рыбанова
Руков. темы	С. П. Суров	Фролкин	Проверил	Соллер. Королев
Руков. группы	С. П. Суров	Беленская		



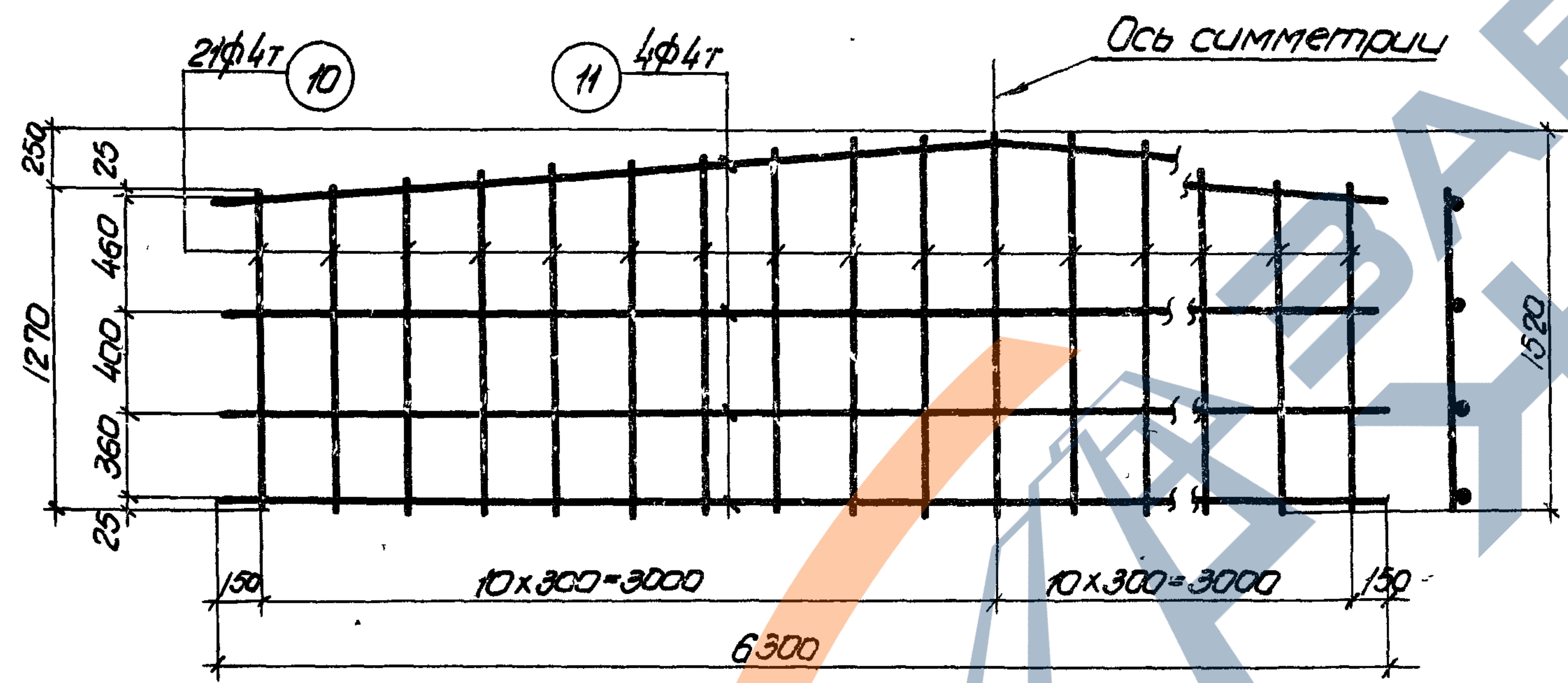
21 инж. ин-то	С. Г. Суров	Чобури	Инженер	Бунч	Бунч
Начальник	Морозов	Исполнитель	Проверил	Рыбакова	Рыбакова
Руковод. тем	Суров	Фролкин	Беленькая	Голлер	Голлер
Руковод. группы	Суров	Беленькая	Беленькая	Голлер	Голлер



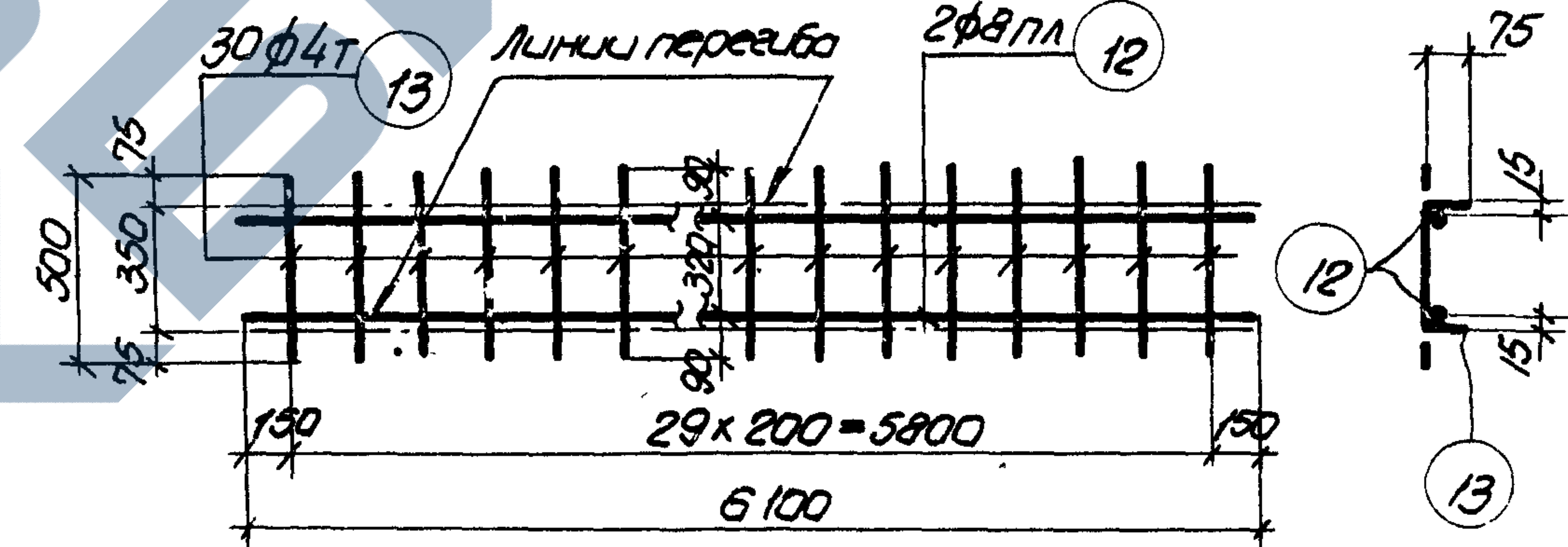
K-1, K-1a (обратно чертежу)



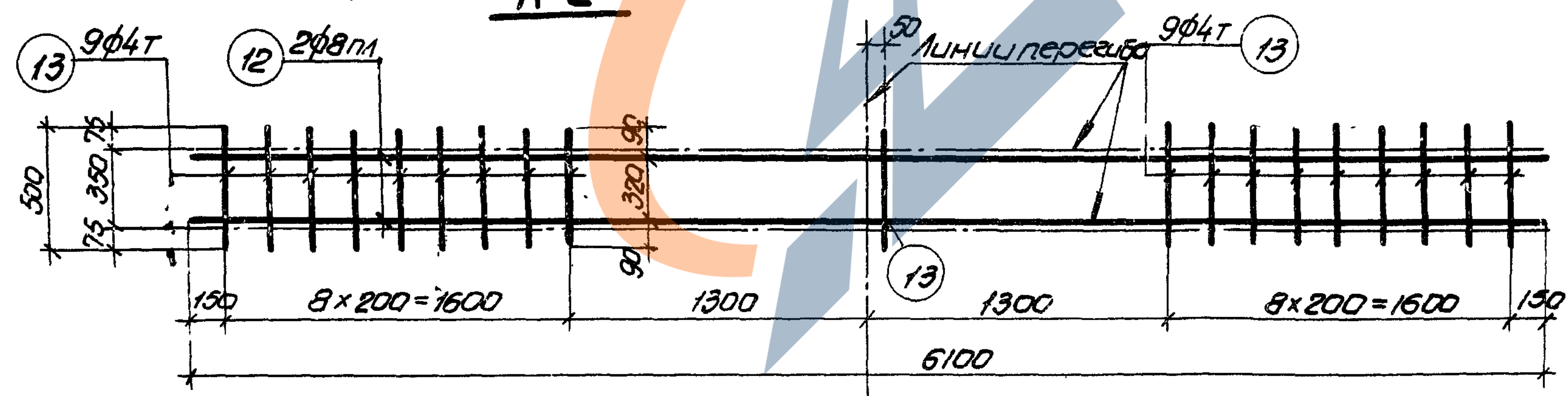
K-6
вязать по месту



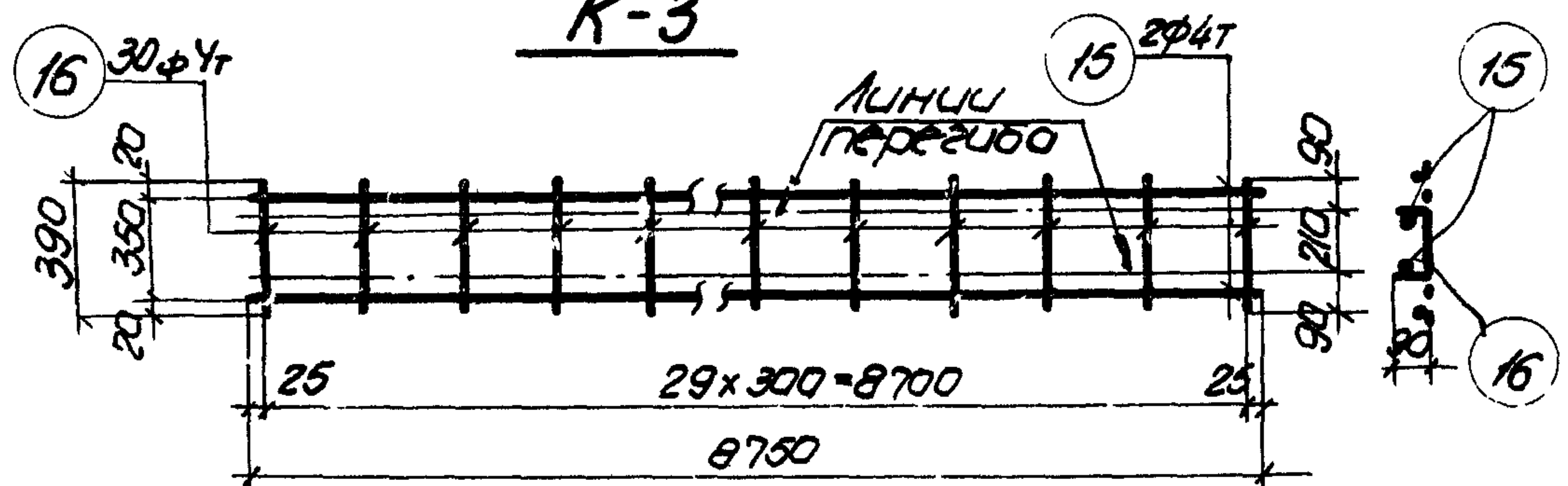
K-2



K-3



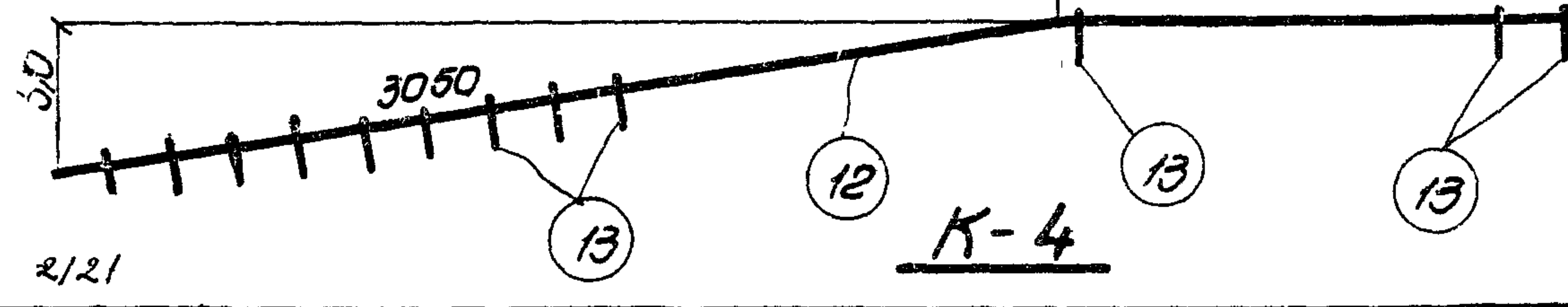
K-4



K-5

Примечания

1. Арматурные каркасы (кроме K-6) должны изготавливаться при помощи точечной сварки в соответствии с техническими условиями ТУ 73-56 и указаниями ВСН 38-57 (МСП МХП-МСЭС).
2. Каркасы K-3 и K-4 сварить между собой.

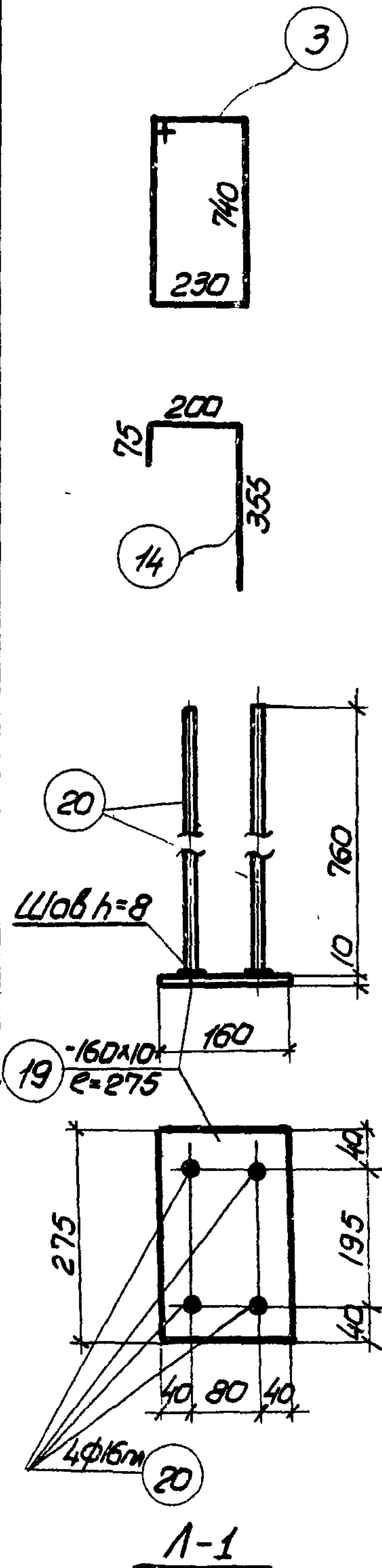


ТД
1959

Балка Б4-18-3
Каркасы K1÷K6

ПК-01-06
Выпуск 6
Лист 32

бунчи Рыбакова
Форм. 9068
Инженер
Исполнитель
Чабурин
Морозов
Суров
Эл. инж. ин-то
Начальник
Рядов. тем
Рядов. ср. тем

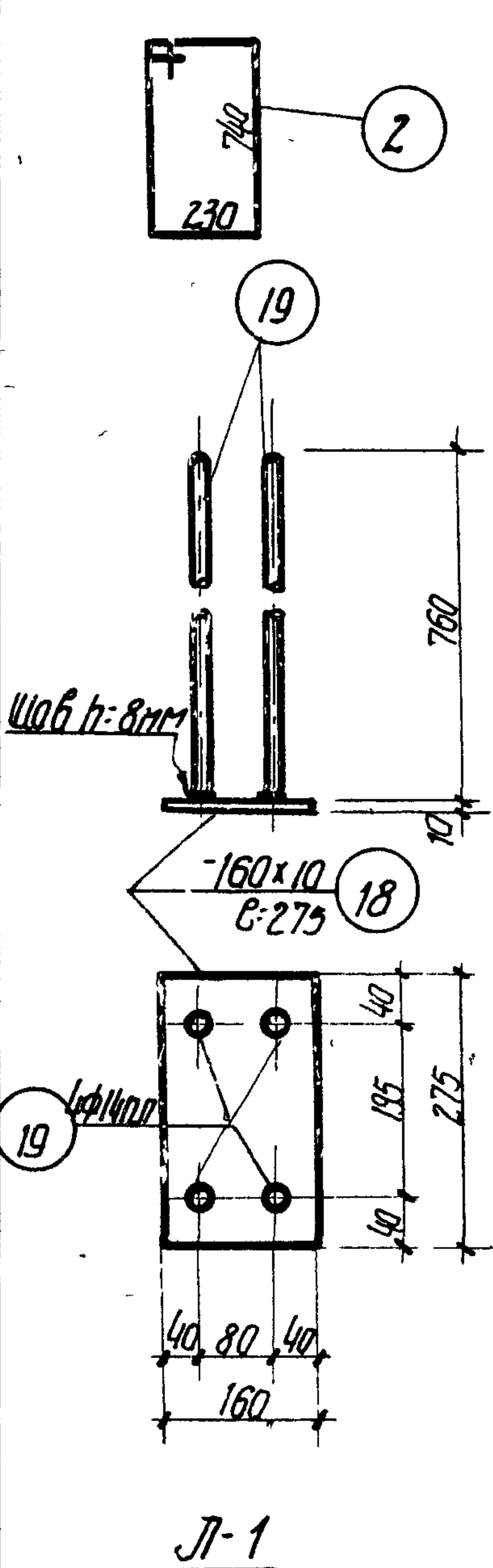


Спецификация арматуры							Выборка арматуры			
Марка каркаса	NN	позиций	Ф или номер по сортаменту	e мм	Колу- чество		Ln м	Ф или номер по сортаменту	ΣLn м	Вес кг
					на 1 кар- кас	всего шт				
Рабочая арматура	1	φ32mm	17950	—	1	18.0	φ32mm	18.0	113.6	
	2	φ28mm	17950	—	4	71.8	φ28mm	71.8	346.8	
								Итого:	460.4	
Отдельные стержни	3	φ8	2100	—	12	25.2	φ8	25.2	10.0	
	21	φ4T	460	—	12	5.5	φ4T	20.6	2.1	
	14	φ4T	630	—	24	15.1	Итого:		12.1	
K-1 шт. 2 K-1a шт. 2	4	φ8mm	от 770 до 900	16	64	53.8	φ8mm	92.8	36.7	
	5	φ8mm	от 910 до 1020	10	40	39.0	φ6mm	54.7	12.1	
	6	φ6mm	от 1040 до 1140	7	28	30.5	φ4T	84.8	8.4	
	7	φ6mm	от 1160 до 1260	5	20	24.2	Итого:		57.2	
	8	φ4T	6100	3	12	73.2				
	9	φ4T	2900	1	4	11.6				
	10	φ4T	от 1270 до 1520	21	42	58.6	φ4T	109.0	10.8	
K-2 шт. 2	11	φ4T	6300	4	8	50.4				

Спецификация арматуры							Выборка арматуры			
Марка каркаса	NN	Ф или позиция	Номер по сортименту	e мм	Колы- чество		Ln м	Ф или Номер по сортименту	ΣLn м	Вес кг
					На кар- кас	Всего шт				
К-3 шт. 2	12	φ8mm	6100	2	4	24.4	φ8mm	24.4	9.7	
	13	φ4T	500	30	60	30.0	φ4T	30.0	3.0	
								Итого:	12.7	
К-4 шт. 1	12	φ8mm	6100	2	2	12.2	φ8mm	12.2	4.8	
	13	φ4T	500	19	19	9.5	φ4T	9.5	0.9	
								Итого:	5.7	
К-5 шт. 2	15	φ4T	8750	2	4	35.0	φ4T	58.4	5.8	
	16	φ4T	390	30	60	23.4				
К-6 шт. 4	17	φ4T	400	4	16	6.4	φ4T	12.9	1.3	
	18	φ4T	230	7	28	6.5				
А-1 шт. 2	19	-160x10	275	1	2	0.55	δ=10	-	6.9	
	20	φ16mm	760	4	8	6.1	φ16mm	6.1	9.7	
								Итого:	16.6	

Выборка стали на балку												
Назначение	Сталь периодического профиля ГОСТ 7314-55					Проволока холоднокатаная низкоуглеродистая ГОСТ 6727-53			Сталь Ст. 3			Итого кг
	30ХГ2С		25Г2С			низкоуглеродистая			круглая	полосовая		
рабочая арматура	φ28mm	φ32mm	Итого	φ6mm	φ8mm	φ16mm	Итого	φ4T	φ8	δ=10		460.4
Арматура каркаса	346.8	113.6	460.4									105.6
закладные элементы												16.6
												582.6

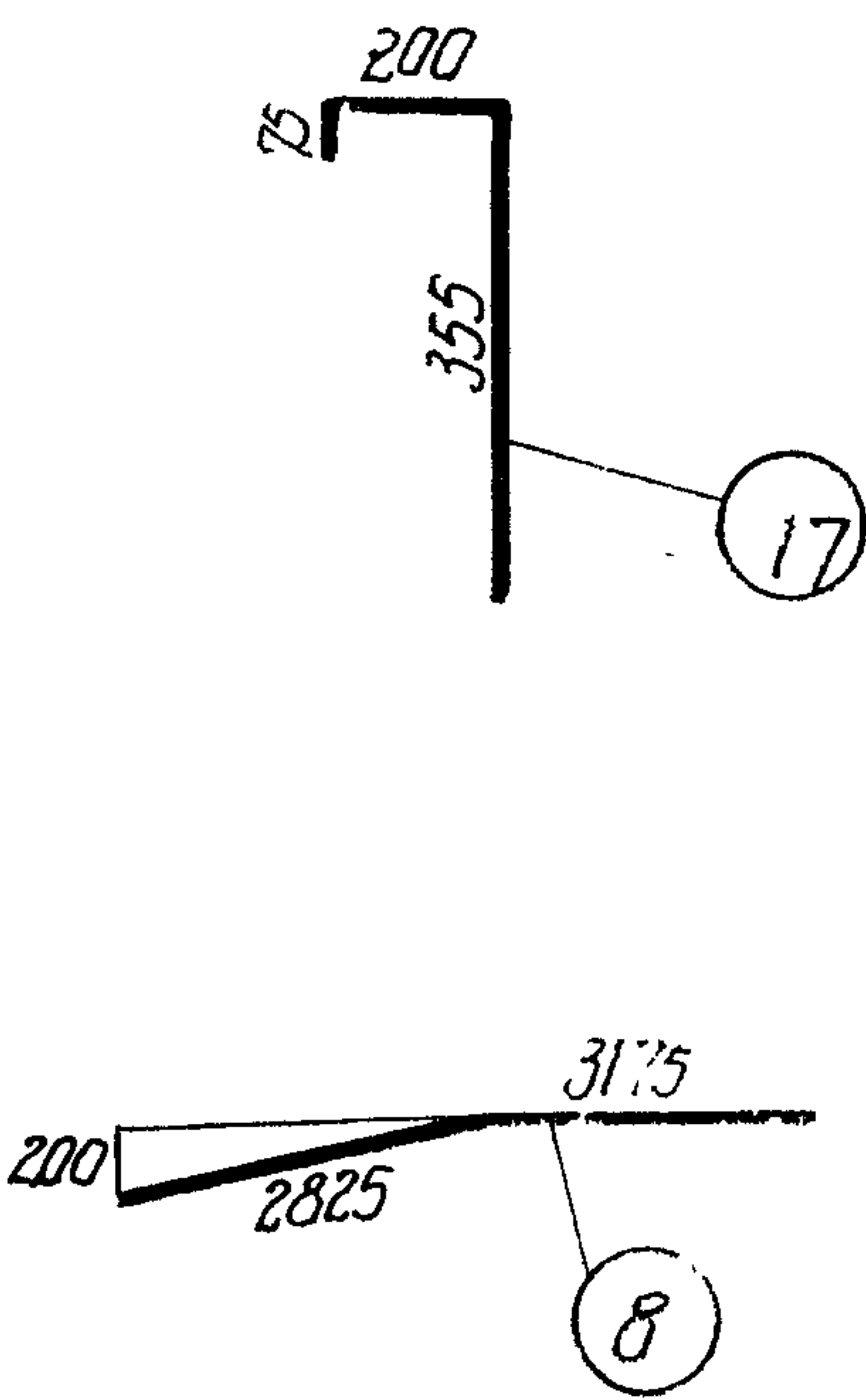
20. ИИХ ИИ-МС
 ИИ. ОПР. СТО
 РУКОВОД. МЕЧЫ
 РУКОВОД. ЗОУПНЫ
 СЛОВО
 ЧАСТУЧ
 МОДОЗОВ
 ФРАЗИЧ
 БЕЧНЫЯ
 ЦИЖЕР
 ЦАНИМЕ
 ПРАВА
 БУНЧ
 СЛУГОВАЯ
 РАДАНОВА



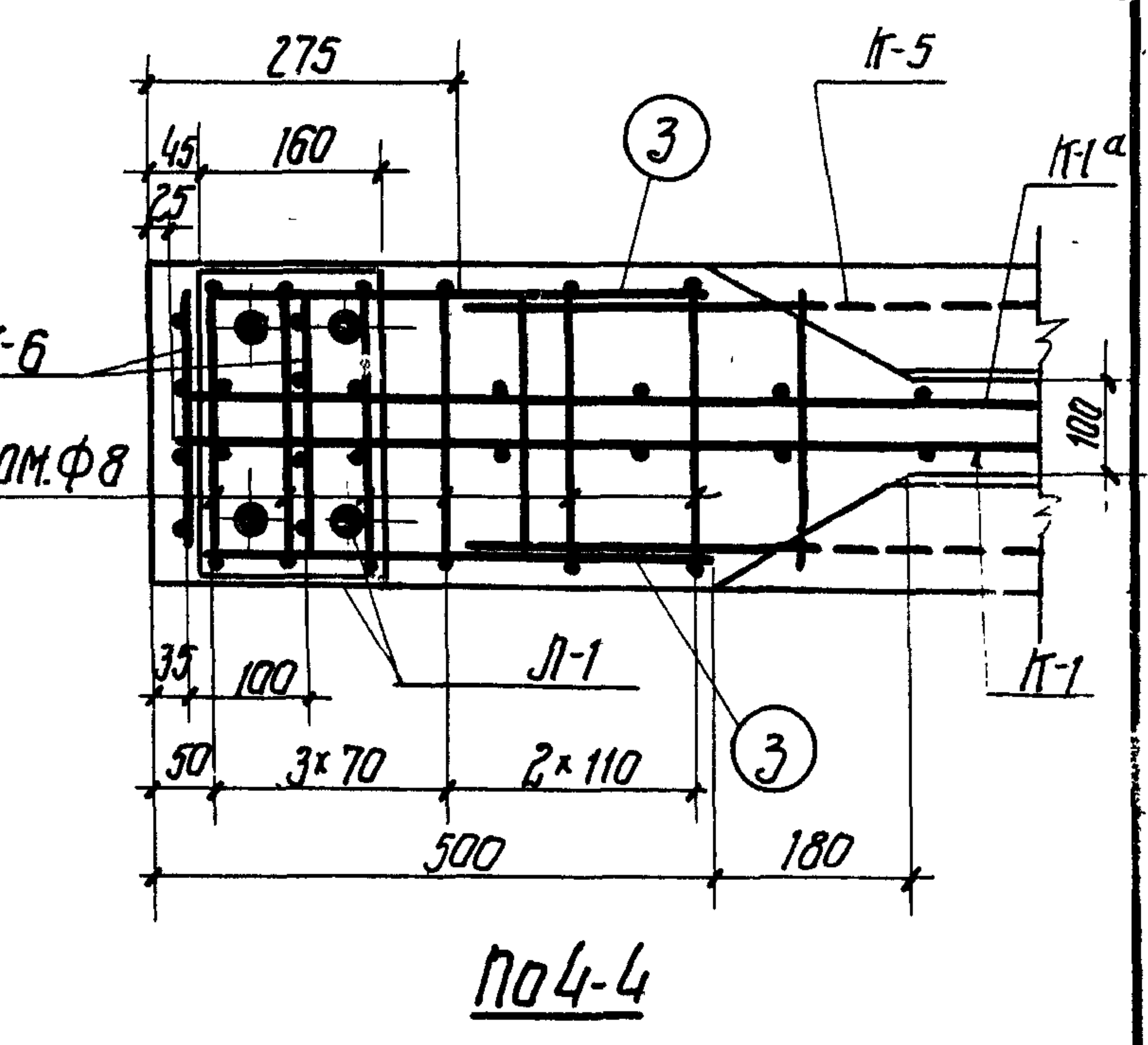
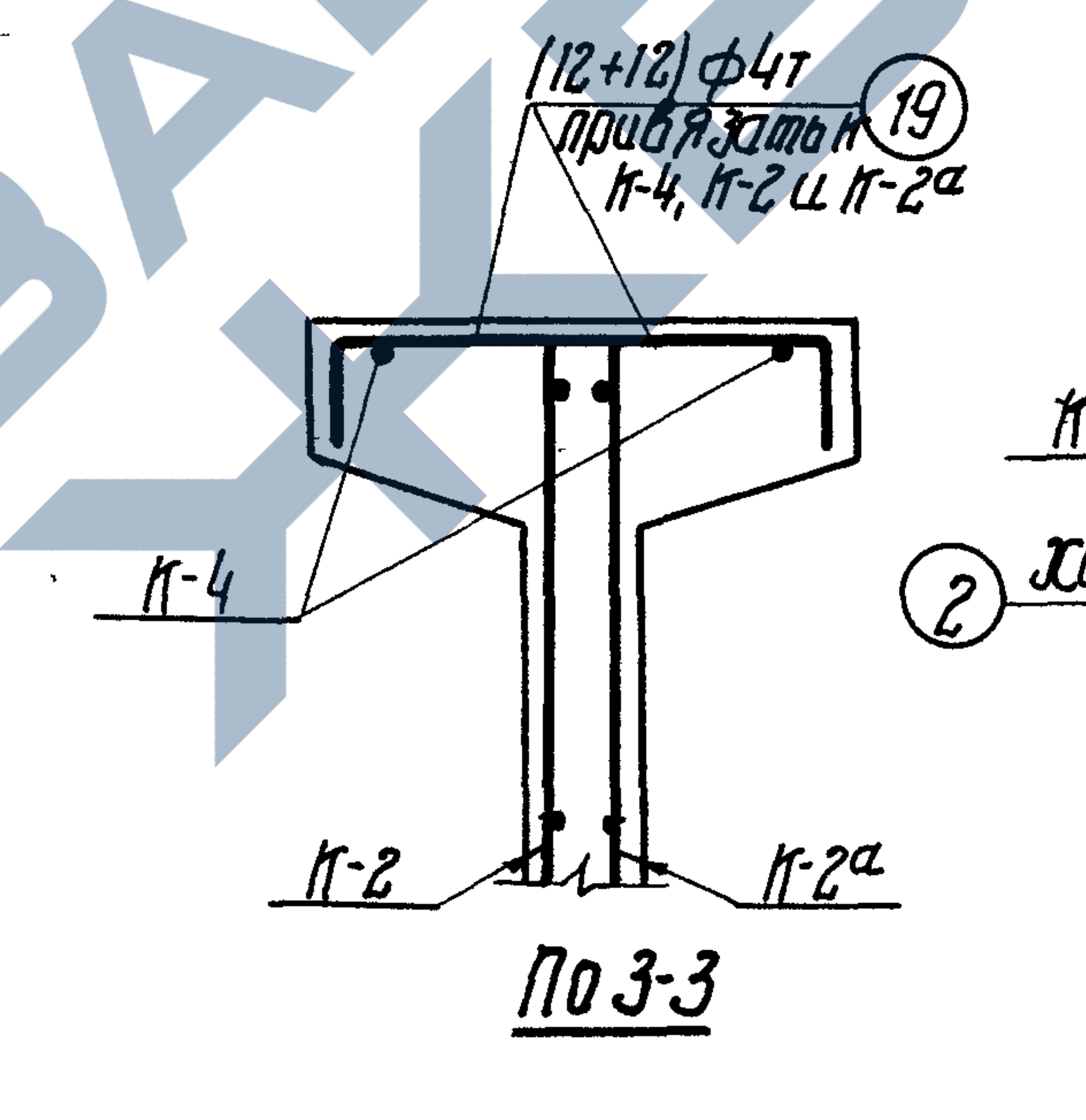
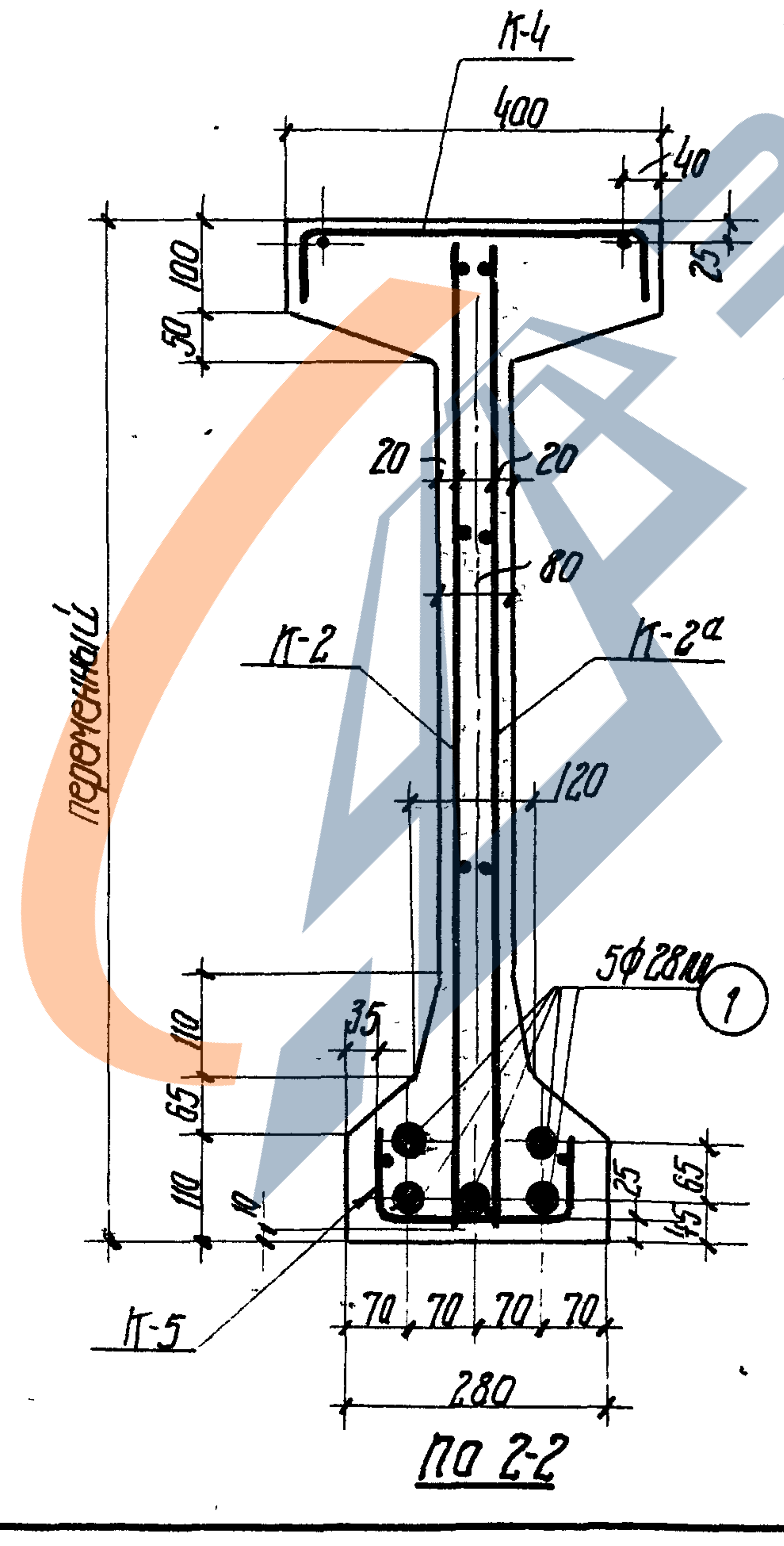
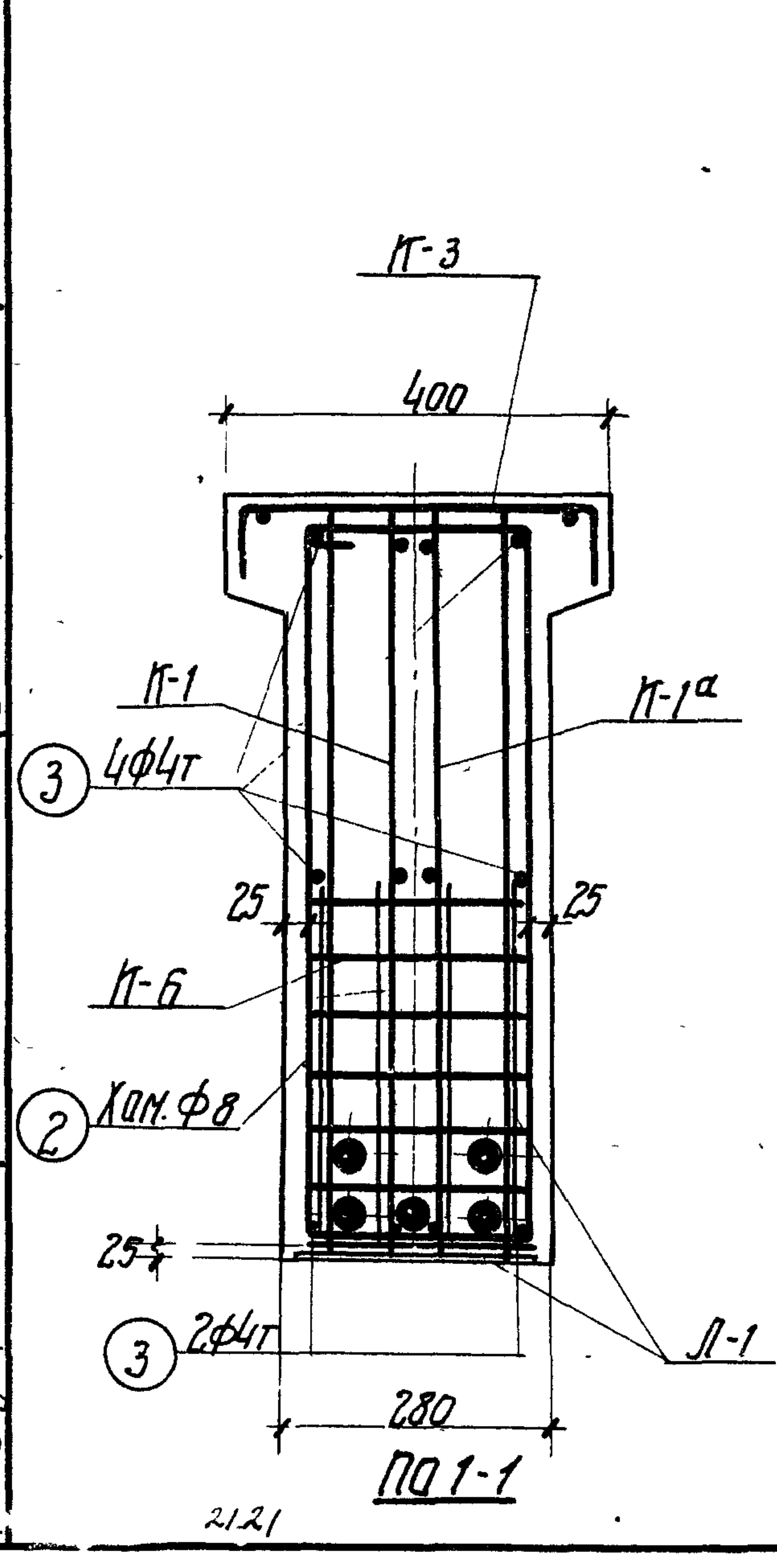
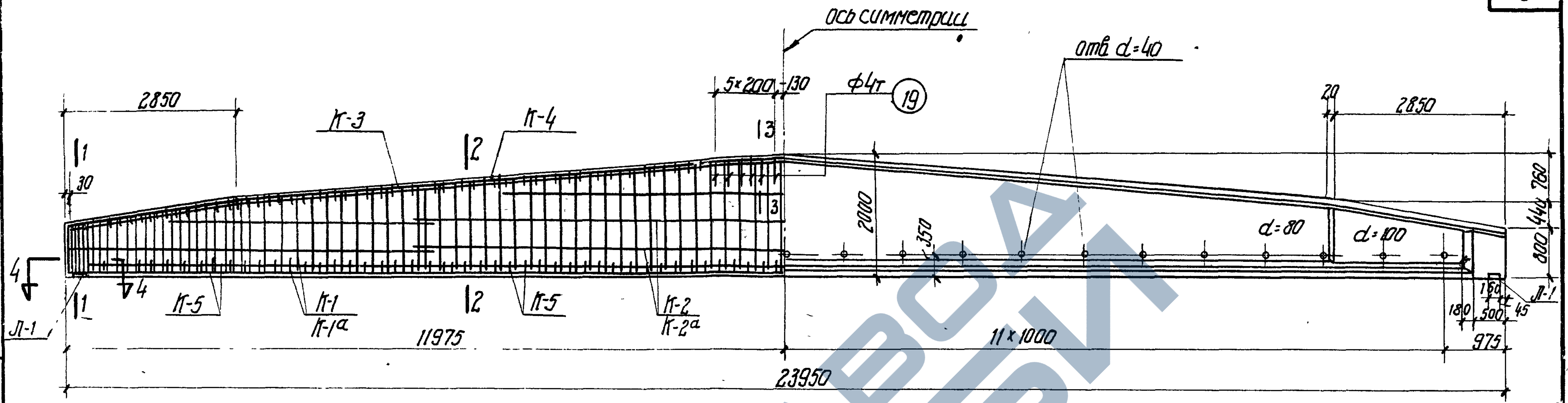
Спецификация арматуры								Выборка арматуры		
Марка	Позиция	Фил	Сортмент	С	Получено	Сл	Фил	ΣСл	Вес	
ММ	П	М	М	М	М	М	М	М	кг	
1	φ28mm	23950	-	4	95.8	φ28mm	95.8	462.7		
2	φ8	2100	-	12	25.2	φ8	25.2	10.0		
3	φ4T	460	-	12	5.5	φ4T	20.6	2.0		
17	φ4T	630	-	24	15.1		Итого	12.0		
4	φ6mm	оп 770 90 1000	13	52	46.1	φ6mm	146.2	32.4		
5	φ6mm	оп 1030 90 1230	9	36	40.7	φ4T	88.0	8.7		
6	φ6mm	оп 1250 90 1460	11	44	59.4		Итого	41.1		
7	φ4T	6000	2	8	48.0					
8	φ4T	6000	1	4	24.0					
9	φ4T	4000	1	4	16.0					
10	φ4T	оп 1460 90 1970	25	100	171.5	φ4T	291.0	29.0		
11	φ4T	6300	4	16	100.8					
12	φ4T	4670	1	4	18.7					

Спецификация арматуры								Выборка арматуры		
Марка	Позиция	Фил	Сортмент	С	Получено	Сл	Фил	ΣСл	Вес	
ММ	П	М	М	М	М	М	М	М	кг	
13	φ10mm	6270	2	4	25.1	φ10mm	37.1	22.8		
14	φ4T	500	31	62	31.0	φ4T	31.0	3.1		
20	φ10mm	3000	2	4	12.0		Итого	25.9		
13	φ10mm	6270	2	4	25.1	φ10mm	25.1	15.5		
14	φ4T	500	25	50	25.0	φ4T	25.0	2.5		
							Итого	18.0		
15	φ4T	400	4	16	6.4	φ4T	12.9	1.3		
16	φ4T	230	7	28	6.5					
18	φ16mm	275	1	2	0.55	φ=10	-	6.9		
19	φ14mm	760	4	8	6.1	φ14mm	6.1	7.4		
							Итого	14.3		

Выборка стали на балку																	
Назначение	Сталь периодического профиля ГОСТ 7314 -55								Проволока холоднотянутая низкоуглеродистая ГОСТ 6727-53				Сталь Ст. 3				Итого кг
	30х72С				25х72С				пружина				платформа				
	φ28mm				φ6mm	φ10mm	φ14mm	Итого	φ4T				φ8		δ=10		
рабочая арматура	462.7																462.7
арматура каркасов					32.4	38.3		63.4	46.6				10.0				127.3
защитные элементы							7.4	7.4							6.9		14.3
Всего																	604.3

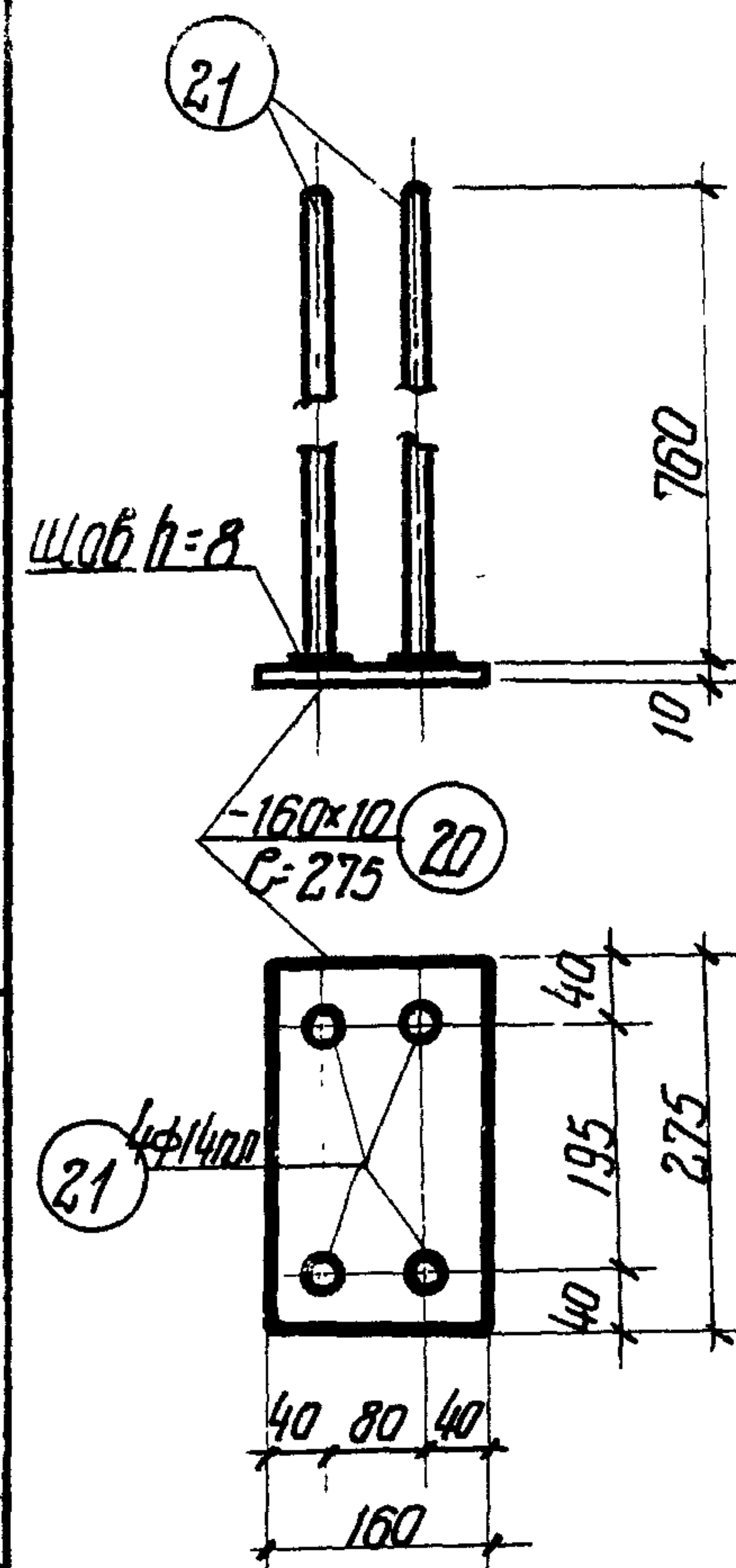
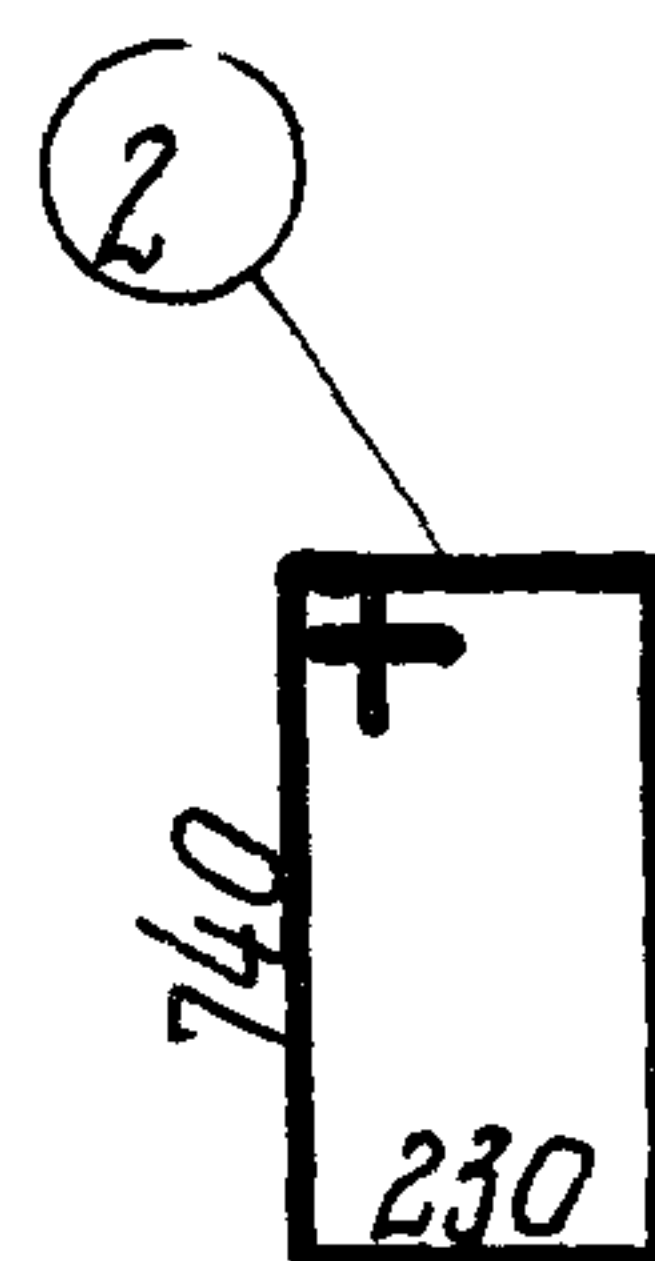


БУНИЧ
Содержание
Исполнитель
Проверил
Утвердил
Масштаб
Дата
Итого
Всего
Лист
Всего
Лист



- Примечания
- Усиление натяжения по 1 - 33, 2т
 - Отпуск натяжения арматуры должен быть постепенным.
 - Кубиковая прочность бетона при отпуске натяжения арматуры должна быть не менее 300 кг/см².

Технико-экономические показатели				
Марка элемента	Вес элемента т	Объем бетона м ³	Марка бетона	Вес стали кг
Б4-24-2	11.95	4.78	400	734.7



Л-1

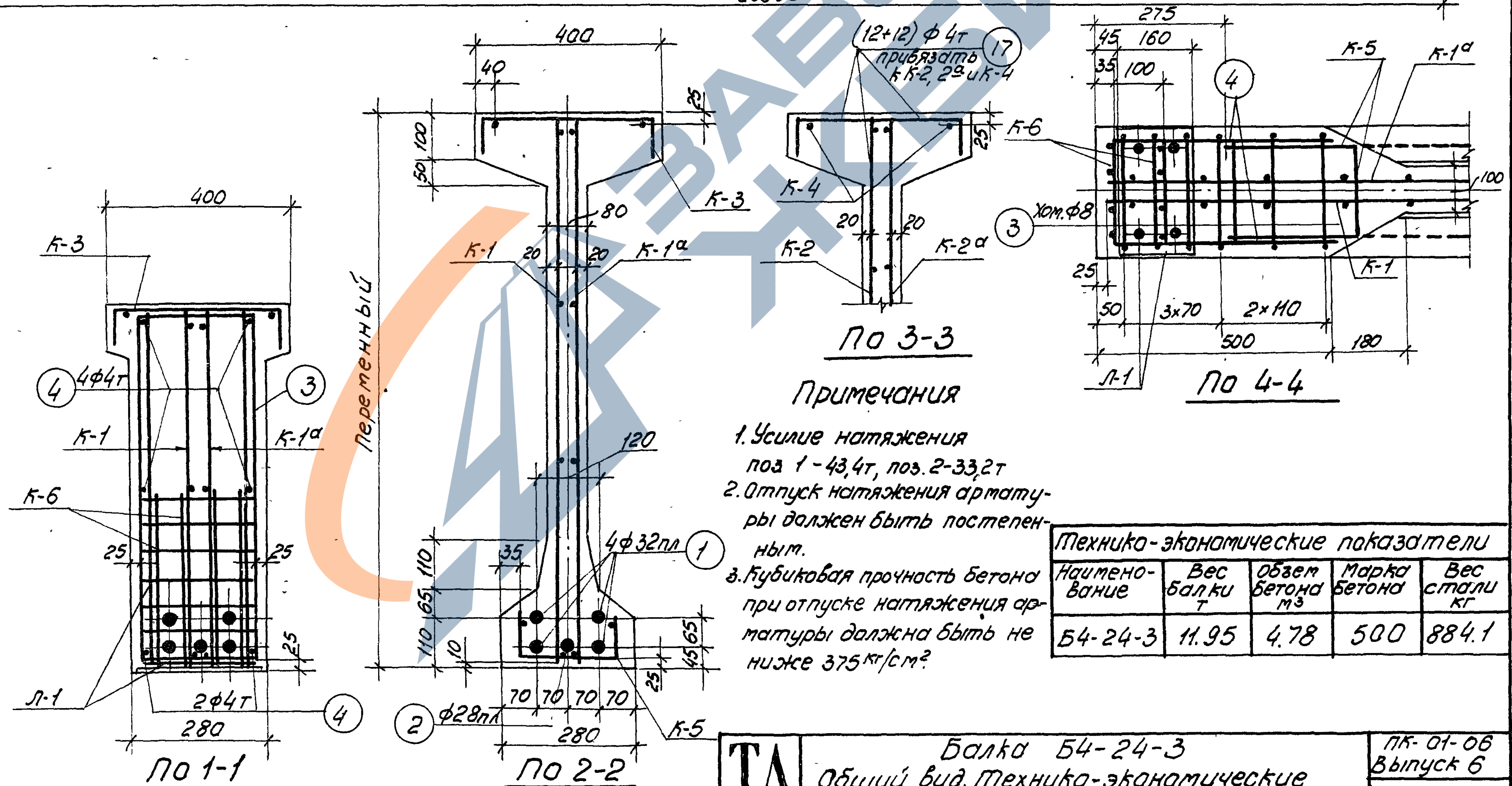
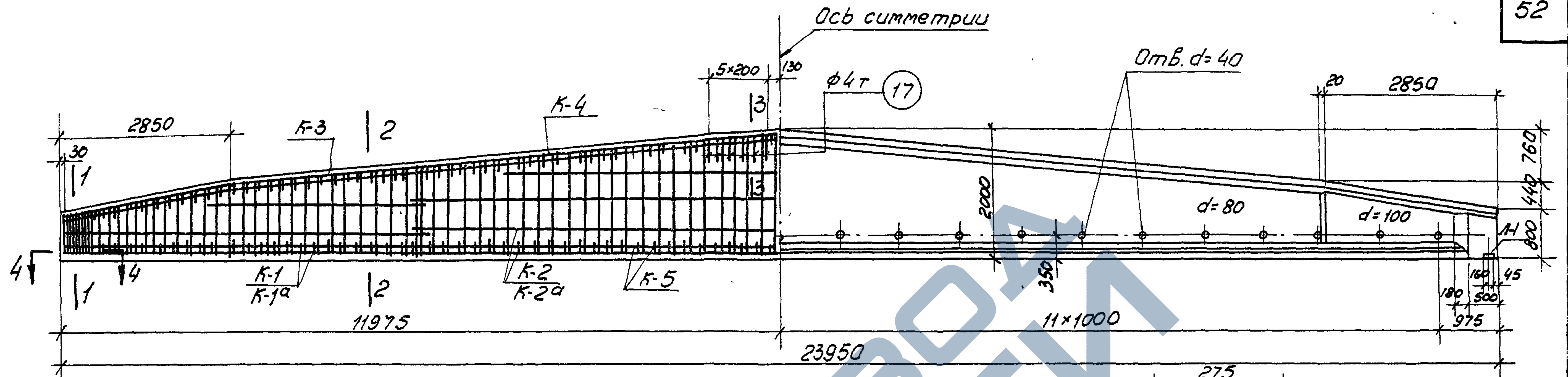
Спецификация арматуры							Выборка арматуры		
Марка	Лит	Филл	Р	Кол-во	Всего	Вн	Филл	Σ Рн	Вес
картаса	позиций	номер по	мм	на 1	шт.	м	номер по	м	кг
		сортаменту		карт.			сортаменту		
Рабочая арматура	1	Ф28пл	23950	-	5	119.8	Ф28пл	119.8	578.7
оперные стержни	2	Ф8	2100	-	12	25.2	Ф8	25.2	10.0
	3	Ф4т	460	-	12	5.5	Ф4т	20.6	2.0
	19	Ф4т	630	-	24	15.1	Утого	12.0	
И-1 шт. 2	4	Ф8пл	от 770 до 1010	11	44	39.2	Ф8пл	39.2	15.4
	5	Ф6пл	от 1020 до 1220	10	40	44.8	Ф6пл	104.0	23.1
	6	Ф6пл	от 1240 до 1450	11	44	59.2	Ф4т	88.0	8.7
И-1 шт. 2	7	Ф4т	6000	2	8	48.0	Утого	47.2	
И-1 шт. 2	8	Ф4т	6000	1	4	24.0			
И-2 шт. 2	9	Ф4т	4000	1	4	16.0			
И-2 шт. 2	10	Ф4т	от 1460 до 1970	25	100	171.5	Ф4т	291.8	29.0
	11	Ф4т	6350	4	16	101.6			
	12	Ф4т	4670	1	4	18.7			

Спецификация арматуры							Выборка арматуры		
Марка	Лит	Филл	Р	Кол-во	Всего	Вн	Филл	Σ Рн	Вес
картаса	позиций	номер по	мм	на 1	шт.	м	номер по	м	кг
		сортаменту		карт.			сортаменту		
И-2 шт. 2	13	Ф10пл	6270	2	4	25.1	Ф10пл	37.1	22.8
И-3 шт. 2	14	Ф4т	500	31	62	31.0	Ф4т	31.0	3.1
	22	Ф10пл	3000	2	4	12.0	Утого	25.9	
И-4 шт. 2	13	Ф10пл	6270	2	4	25.1	Ф10пл	25.1	15.5
	14	Ф4т	500	25	50	25.0	Ф4т	25.0	2.5
							Утого	18.0	
И-5 шт. 4	15	Ф4т	5850	2	8	46.8	Ф4т	84.3	8.3
	16	Ф4т	390	24	96	37.5			
И-6 шт. 4	17	Ф4т	400	4	16	6.4	Ф4т	12.9	1.3
	18	Ф4т	230	7	28	6.5			
И-1 шт. 2	20	-160x10	275	1	2	0.55	δ=10	—	6.9
	21	Ф14пл	760	4	8	6.1	Ф14пл	6.1	7.4
									14.3

Выборка стали на болты

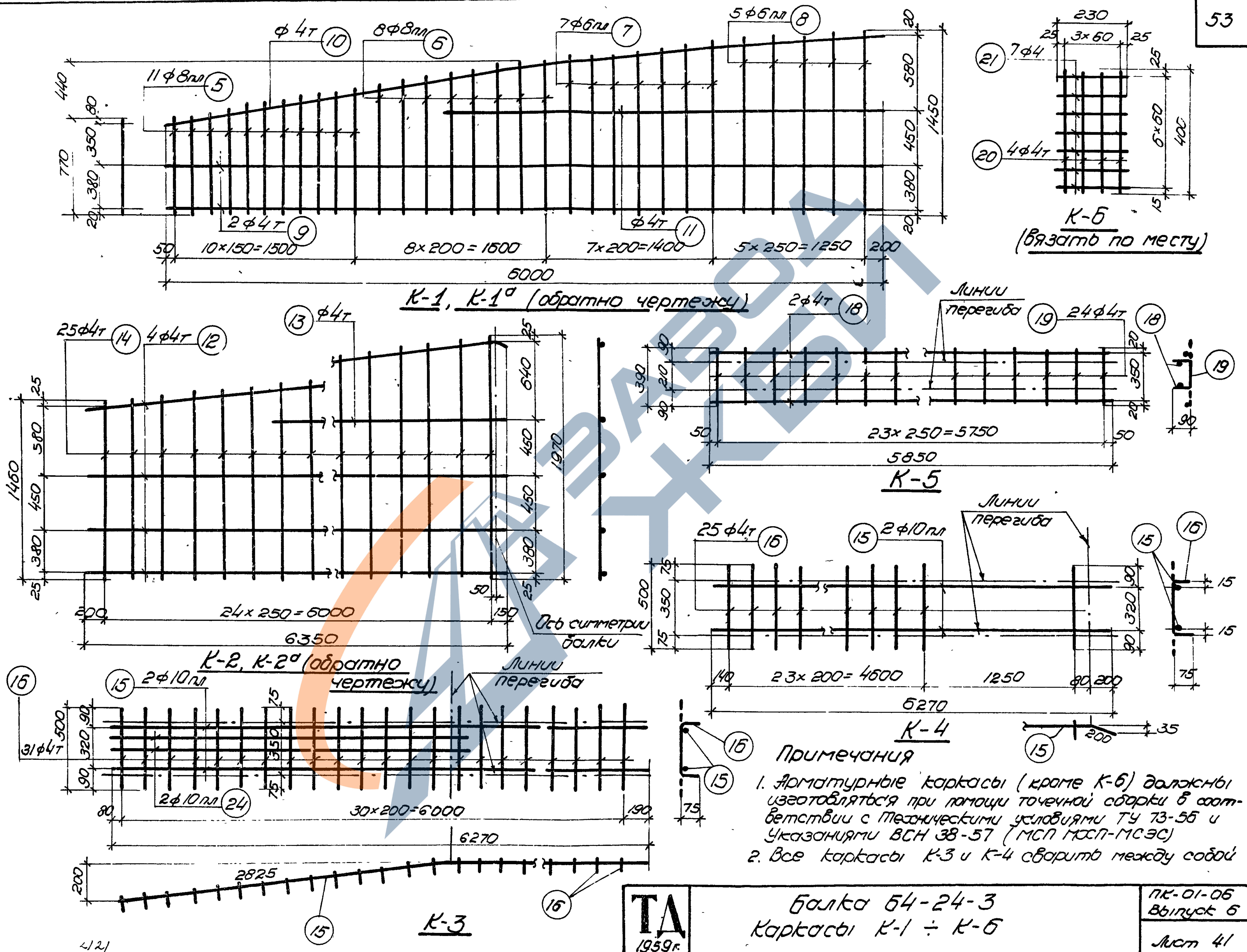
Назначение	Сталь периодического профиля гост 7314 -55							прокатная холоднокатаная низкоуглеродистая гост 6727 -53				Сталь ст. 3				Утого кг				
	30 x Г2С				25 Г 2С			Круглая		Полосовая										
	Ф28пл				Ф6пл	Ф8пл	Ф10пл					Ф14пл	Утого	Ф4т					Ф8	
Рабочая арматура	578.7																			578.7
Арматура каркаса						23.1	15.4	38.3		69.5	54.9			10.0						141.7
Закладные элементы									7.4	7.4							6.9			14.3
Всего:																				734.7

ТД
1959Балка Б4-24-2
Спецификация и выборка сталиЛН-01-06
ВНУСНБ
Лист 3



Технико-экономические показатели				
Наименование	Вес балки т	Объем бетона м³	Марка бетона	Вес стали кг
Б4-24-3	11.95	4.78	500	884.1

Вл. инж. ин-то	Старухин	Чобурич	инженер	Бунин	Бунин
Начальник СКД	Виниц	Морозов	Исполнитель	Давы	Рыбакова
Руковод. темЫ	Сидуров	Фрошкин	Проверил	Ванг-Караев	Галлер, Карлов
Руч. группы	В	Беленькая			

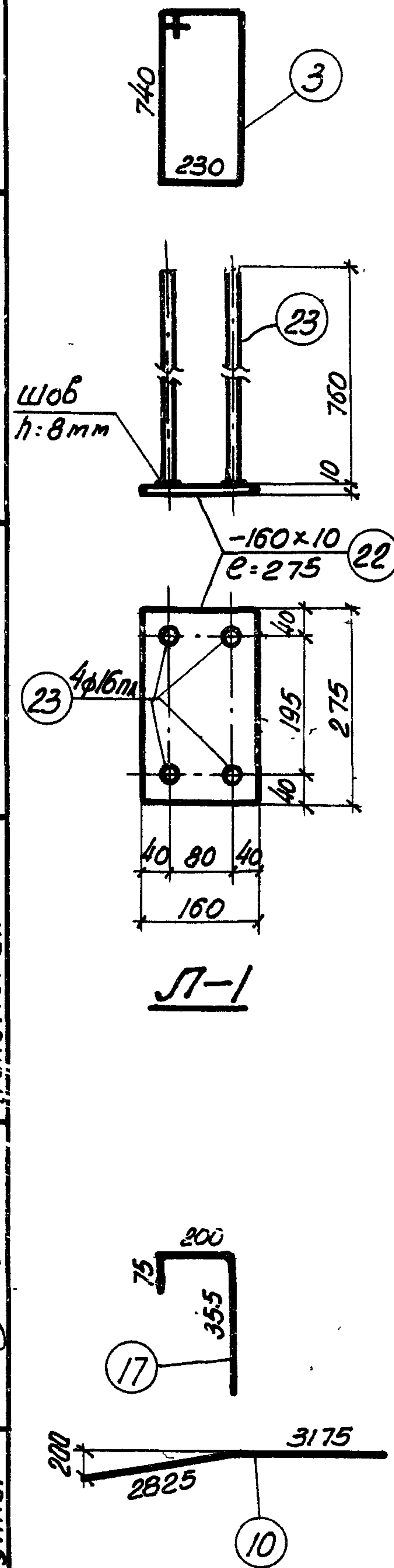


Гл. инж. ин-та
Начальник СКО
Руковод. темой
Рук. группой

С. М. Сидорова
Л. М. Сидорова
С. М. Сидорова
Л. М. Сидорова

Инженер
исполнителя
Проверил
С. М. Сидорова
Л. М. Сидорова

Бунуч
Рыбакова
Солмер, Королев

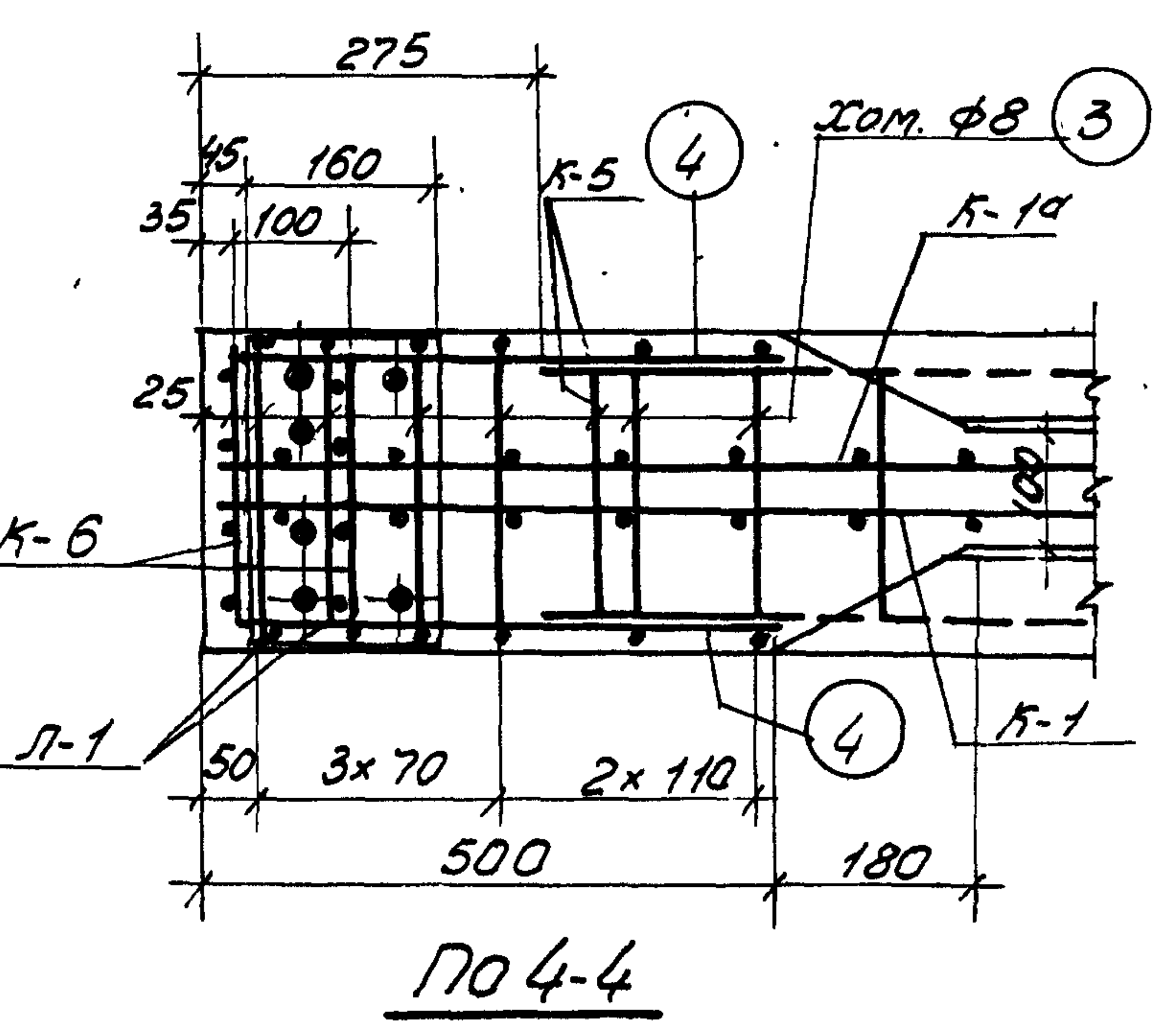
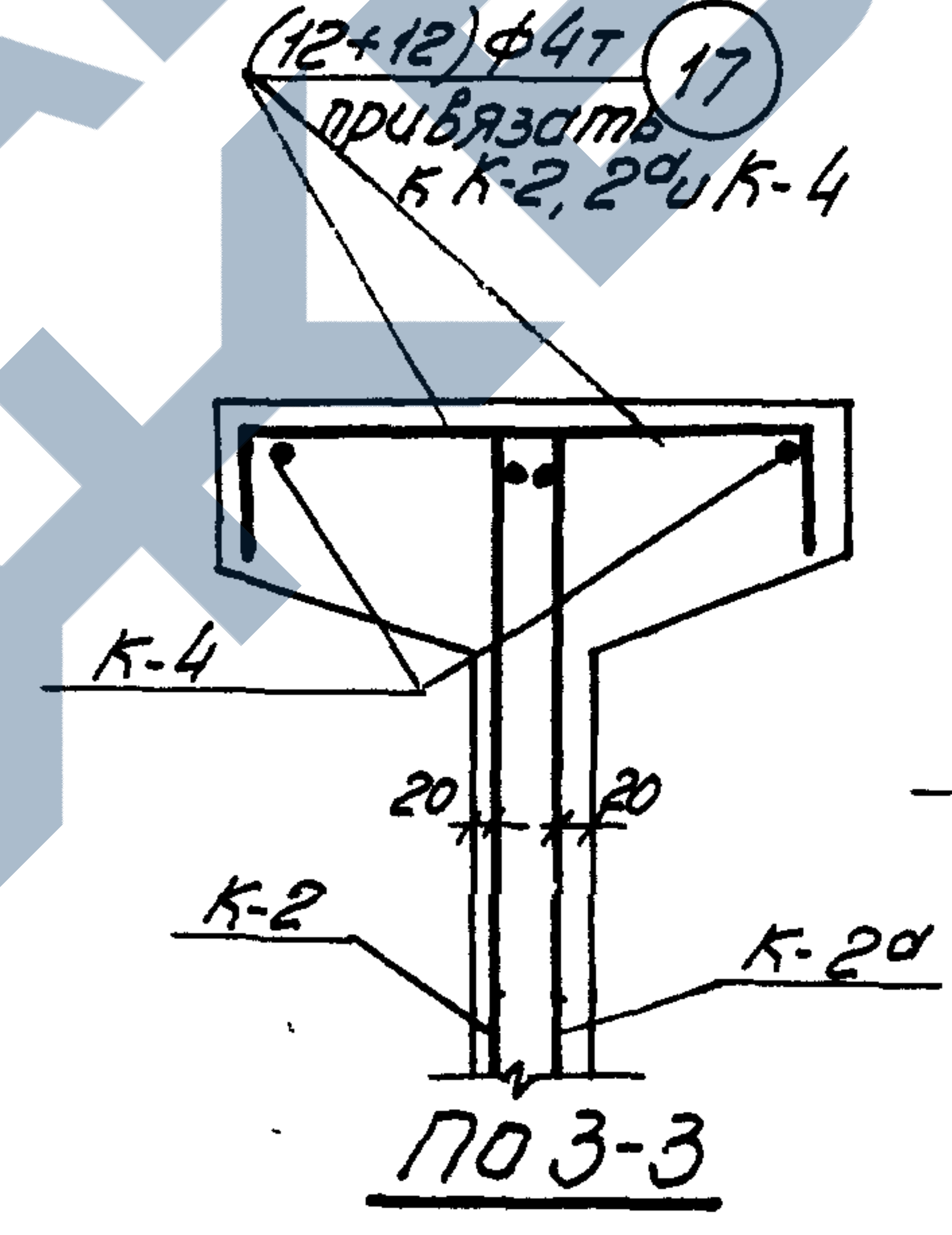
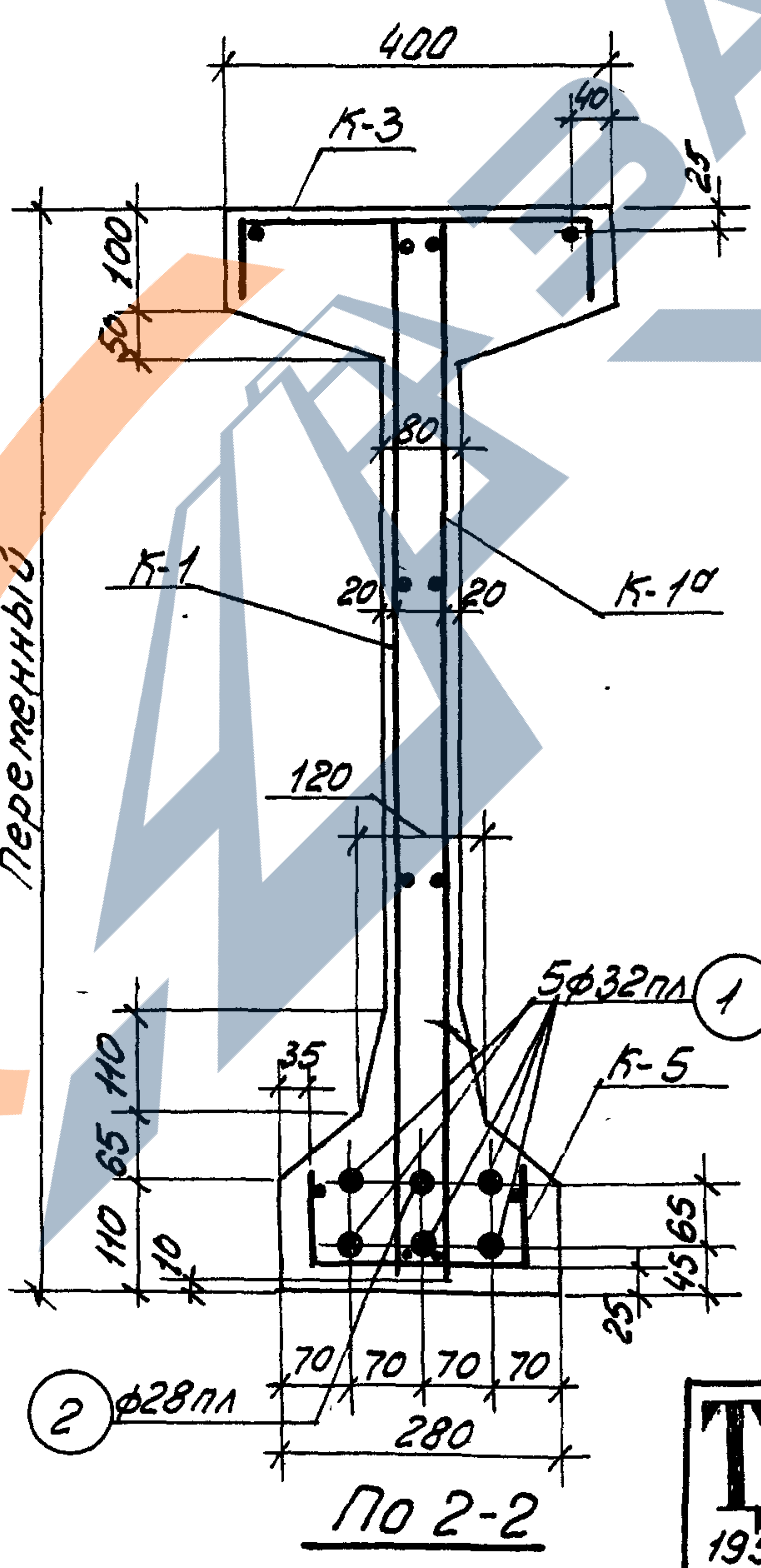
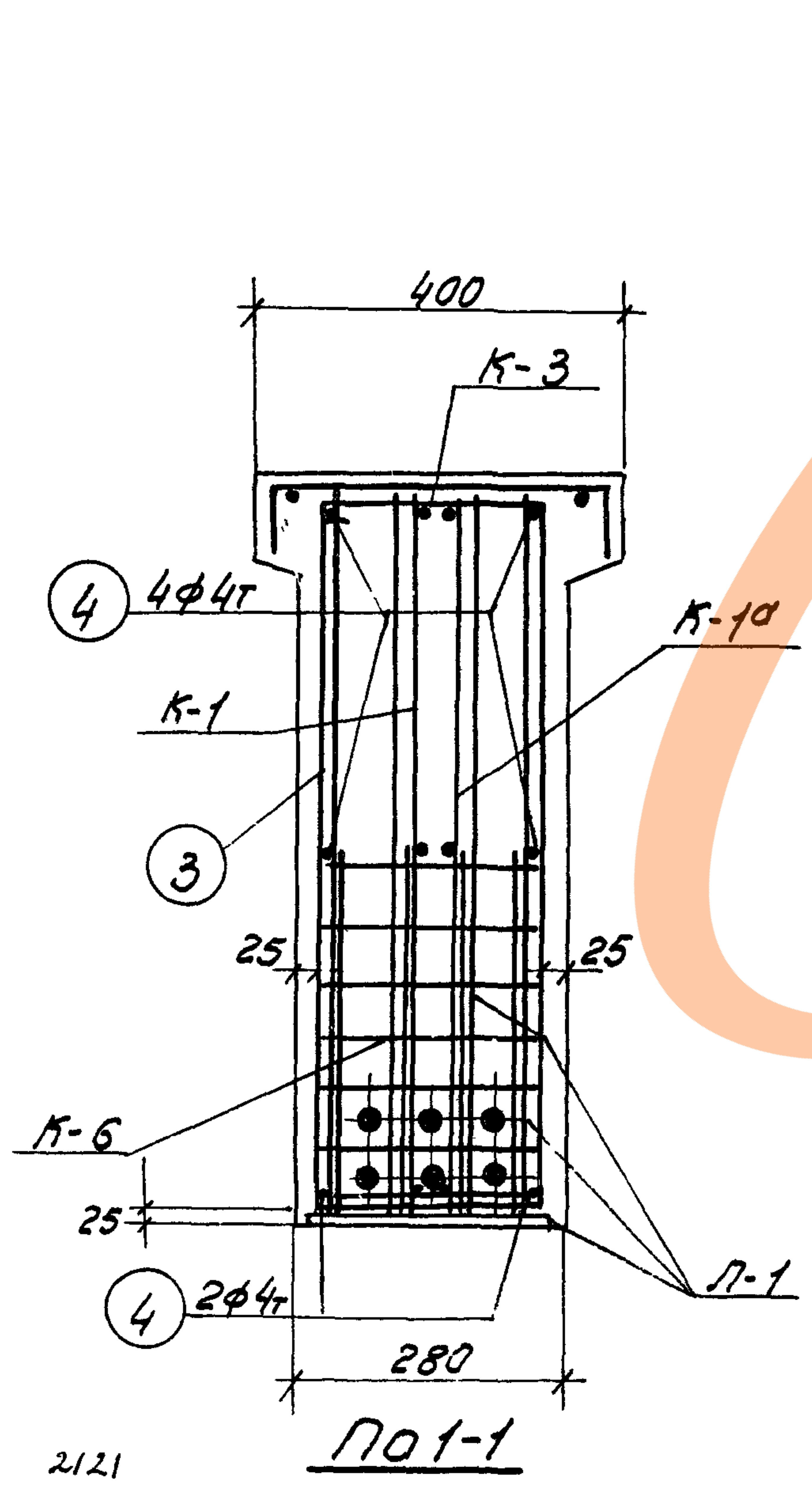
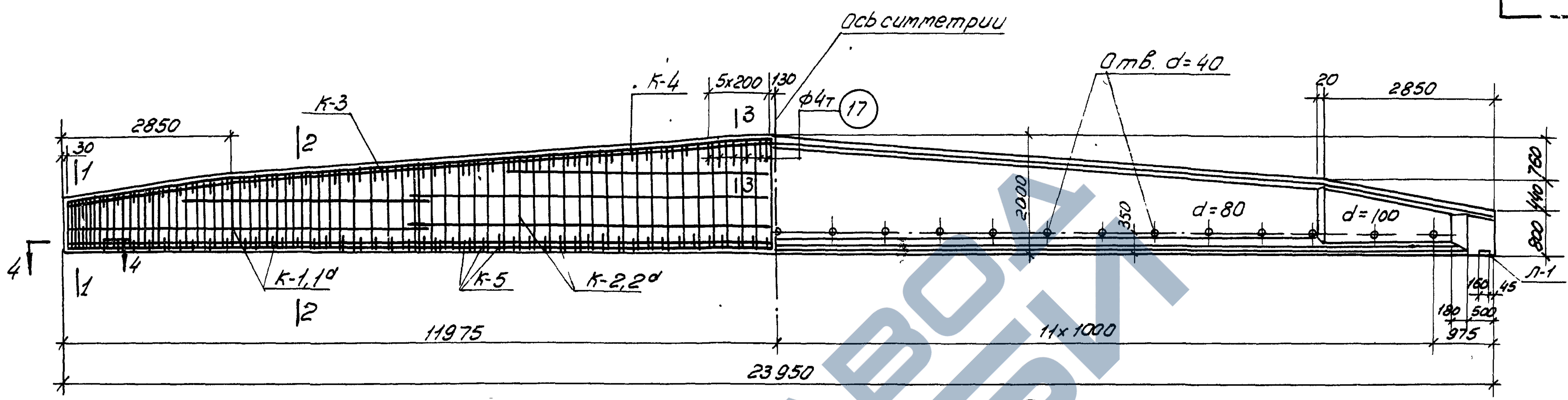


Спецификация арматуры								Выборка арматуры		
Марка каркаса	№№ позиций	Ф или номер по арматуре	ρ мм	Количество		ρ м	Ф или номер по арматуре	Σ ρ м	Вес кг	
				На каркасе	Всего п шт					
Рабочая арматура	1	φ32п	23950	—	4	95.8	φ32п	95.8	604.5	
	2	φ28п	23950	—	1	24.0	φ28п	24.0	115.9	
							Итого		720.4	
Отделочные стержни	3	φ8	2100	—	12	25.2	φ8	25.2	10.0	
	4	φ4т	460	—	12	5.5	φ4т	20.6	2.0	
	17	φ4т	630	—	24	15.1		Итого	12.0	
К-1, шт. 2 К-1/2, шт. 2	5	φ8п	от 770 до 1000	11	44	39.0	φ8п	75.2	29.7	
	6	φ8п	от 1030 до 1230	8	32	36.2	φ6п	64.6	14.3	
	7	φ6п	от 1250 до 1350	7	28	36.4	φ4т	86.8	8.6	
	8	φ6п	от 1370 до 1450	5	20	28.2		Итого	52.6	
	9	φ4т	6000	2	8	48.0				
	10	φ4т	6000	1	4	24.0				
	11	φ4т	3700	1	4	14.8				
	12	φ4т	6350	4	16	101.6	φ4т	291.8	29.0	
	13	φ4т	4670	1	4	18.7				
	14	φ4т	от 460 до 1970	25	100	171.5				

Спецификация арматуры								Выборка арматуры		
Марка каркаса	№№ позиций	Ф или номер по арматуре	ρ мм	Количество		ρ м	Ф или номер по арматуре	Σ ρ м	Вес кг	
				На каркасе	Всего п шт					
К-3 шт. 2	15	φ10п	6270	2	4	25.1	φ10п	37.1	22.8	
	16	φ4т	500	31	62	31.0	φ4т	31.0	3.1	
	24	φ10п	3000	2	4	12.0		Итого	25.9	
К-4 шт. 2	15	φ10п	6270	2	4	25.1	φ10п	25.1	15.5	
	16	φ4т	500	25	50	25.0	φ4т	25.0	2.5	
								Итого	18.0	
К-5 шт. 4	18	φ4т	5850	2	8	46.8	φ4т	84.3	8.3	
	19	φ4т	390	24	96	37.5				
К-6 шт. 4	20	φ4т	400	4	16	6.4	φ4т	12.9	1.3	
	21	φ4т	230	7	28	6.5				
Л-1 шт. 2	22	-160x10	275	1	2	0.55	δ=10	—	6.9	
	23	φ16п	760	4	8	6.1	φ16п	6.1	9.7	
								Итого	16.6	

Выборка стали на балку																		
Назначение	Сталь периодического профиля ГОСТ 7314-55								Проволока холодноотянутая низкоуглеродистая ГОСТ 6727-53				Сталь Ст. 3				Итого кг	
	30ХГ2С				25 Г2С								Круглая		Полосовая			
	φ28пл	φ32пл	Итого	φ6пл	φ8пл	φ10пл	φ16пл	Итого	φ4т				φ8		δ=10			
Рабочая арматура	115.9	604.5	720.4														720.4	
Арматура каркасов				14.3	29.7	38.3		75.0	54.8				10.0				147.1	
Закладные элементы							9.7	9.7							6.9		16.6	
Всего																884.1		

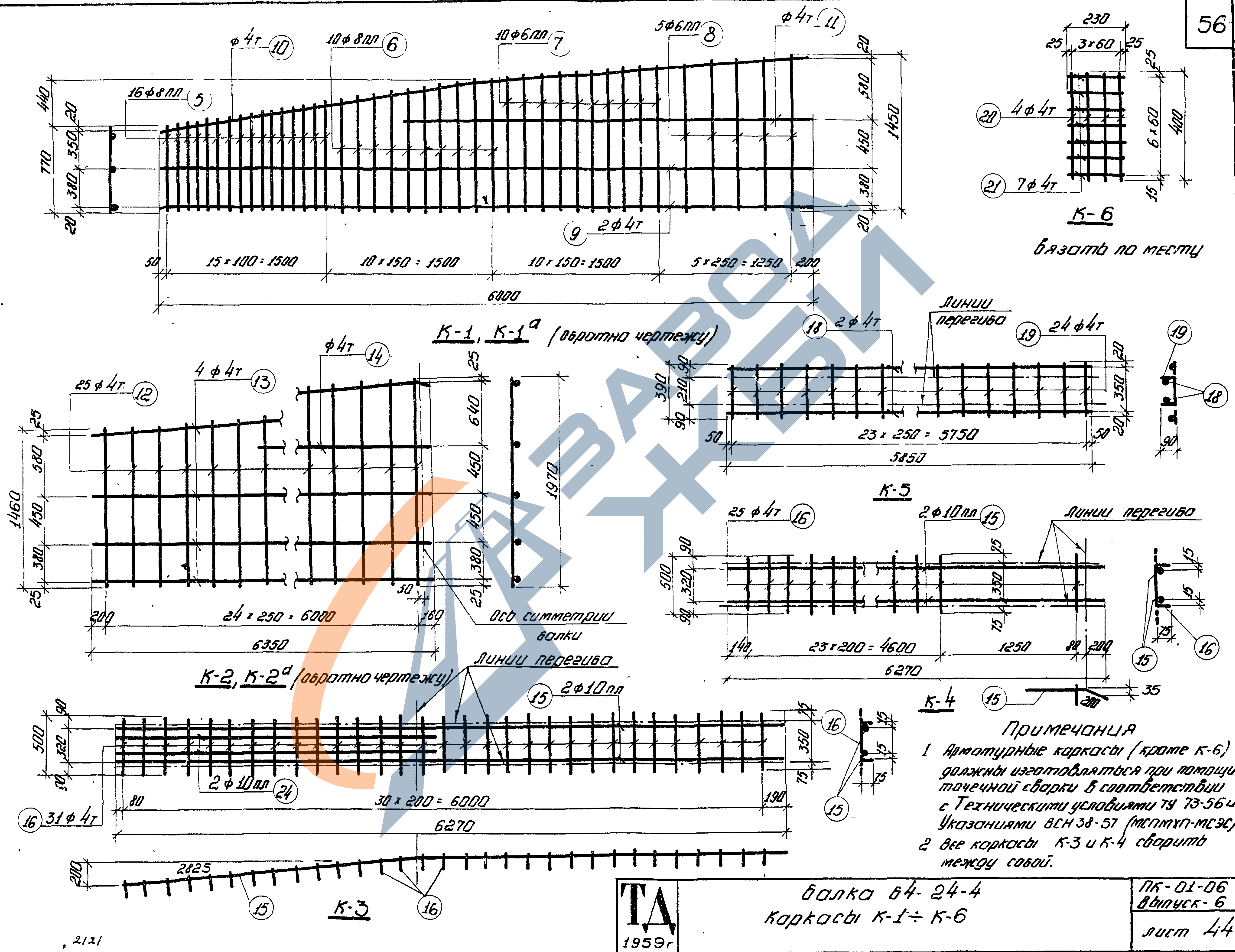
Бунин Рыбакова
 Бунин Рыбакова
 Инженер Исполнитель
 Чабурин Морозов
 Глазьевский Сухов
 Зл. инж. ин-та Начальник СКО
 Рук. темой Рук. группы



- Примечания**
1. Усилие натяжения поз. 1 - 43, 4т; поз. 2-33, 2т.
 2. Отпуск натяжения арматуры должен быть постепенным.
 3. Кубиковая прочность бетона при отпуске натяжения арматуры должна быть не ниже 400 кг/см²

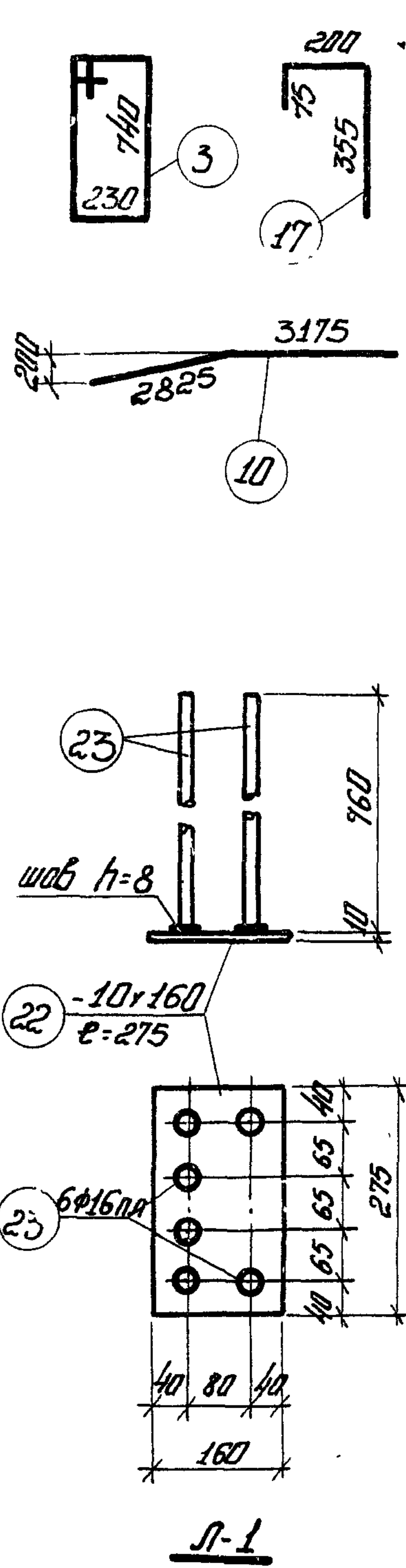
Технико-экономические показатели				
Наименование	Вес Балки	объем Бетона м ³	марка Бетона	Вес стали кг
Б4-24-4	11.95	4.78	500	1054.2

гл инж инст	Строитель	Чайурин	Инженер	бунин
начальник ссд	Морозов	исполнитель	исполнитель	Рыжова
руковод темой	Фролкин	Павлов	Павлов	Галлер. Каралев
руководитель работ	Беленко	Беленко	Беленко	Беленко



Эл инж ин-та	Мухоморов	Човарин	Инженер	Бумага	54464
Начальник СКО	Мухоморов	Морозов	Инженер	Бумага	54464
Руковод. тем	Мухоморов	Фролкин	Проверил	Бумага	54464
Руковод. групп	Мухоморов	Беленская			

Эл инж ин-та	Мухоморов	Човарин	Инженер	Бумин	54464
Начальник СКО	Мухоморов	Морозов	Инженер	Мухоморов	54464
Руковод. тем	Мухоморов	Фролкин	Проверил	Мухоморов	54464
Руковод. групп	Мухоморов	Беленская		Мухоморов	54464

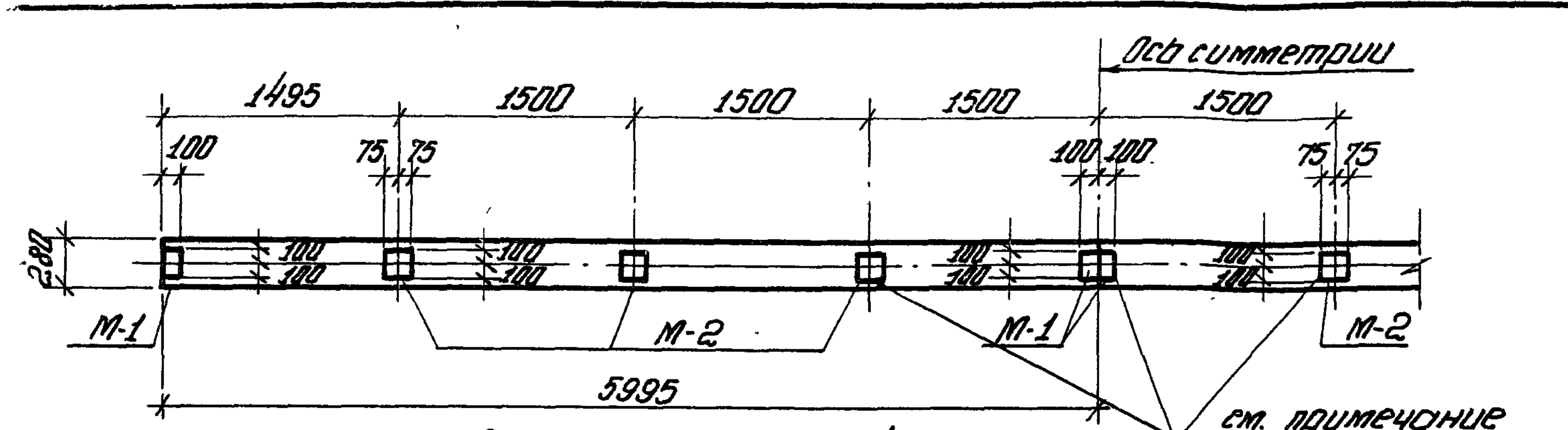


Спецификация арматуры							Выборка арматуры			
Марка каркоса	диаметр	φ мм	номер по стандарту	L мм	Кол-во частей		Lп м	φ мм	Lп м	Вес кг
					Но1 кар-кас	Вес-20 п шт.				
Ровная арматура	1	φ 32мм	23950	-	5	119.8	φ 32мм	119.8	755.9	
	2	φ 28мм	23950	-	1	24.0	φ 28мм	24.0	115.9	
								Итого	871.8	
Углубленные стержни	3	φ 8	2100	-	12	25.2	φ 8	25.2	10.0	
	4	φ 4т	460	-	12	5.5	φ 4т	20.6	2.0	
	17	φ 4т	630	-	24	15.1		Итого	12.0	
	5	φ 8мм	мм 770 по 1000	16	64	56.6	φ 8мм	101.8	40.2	
	6	φ 8мм	мм 1030 по 1230	10	40	45.2	φ 6мм	80.0	17.8	
	7	φ 6мм	мм 1240 по 1350	10	40	51.8	φ 4т	87.0	8.6	
	8	φ 6мм	мм 1370 по 1450	5	20	28.2		Итого	66.5	
	9	φ 4т	6000	2	8	48.0				
К-1, шп. 2 К-1а, шп. 2	10	φ 4т	6000	1	4	24.0				
	11	φ 4т	3750	1	4	15.0				
	12	φ 4т	мм 1460 по 1970	25	100	171.5	φ 4т	291.8	29.0	
К-2, шп. 2 К-2а, шп. 2	13	φ 4т	6350	4	16	101.6				
	14	φ 4т	4670	1	4	18.7				

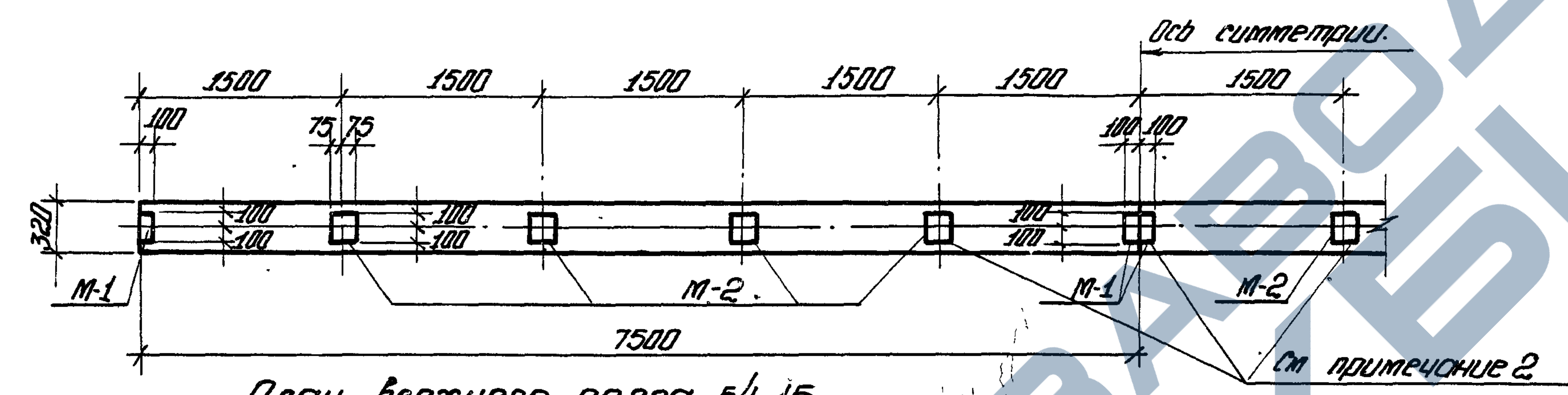
[illegible]

Выборка стали на балку.																		
Назначение	Сталь периодического профиля ГОСТ 7314-55								Проволока холоднотянутая низкоуглеродистая ГОСТ 6727-53				Сталь ст. 3				Итого кг	
	30 ХР 2С				25 Г 2С				низкоуглеродистая ГОСТ 6727-53				Круглая		Плоская			
	Ф28пл	Ф32пл		Итого	Ф6пл	Ф8пл	Ф10пл	Ф16пл	Итого	Ф4т				Ф8		Ф10		
Рабочая арматура	115.9	755.9		871.8														871.8
Арматура каркаса					17.8	40.2	38.3		89.0	54.8				10.0				161.1
Закладные элементы								14.4								6.9		21.3
Всего																		1054.2

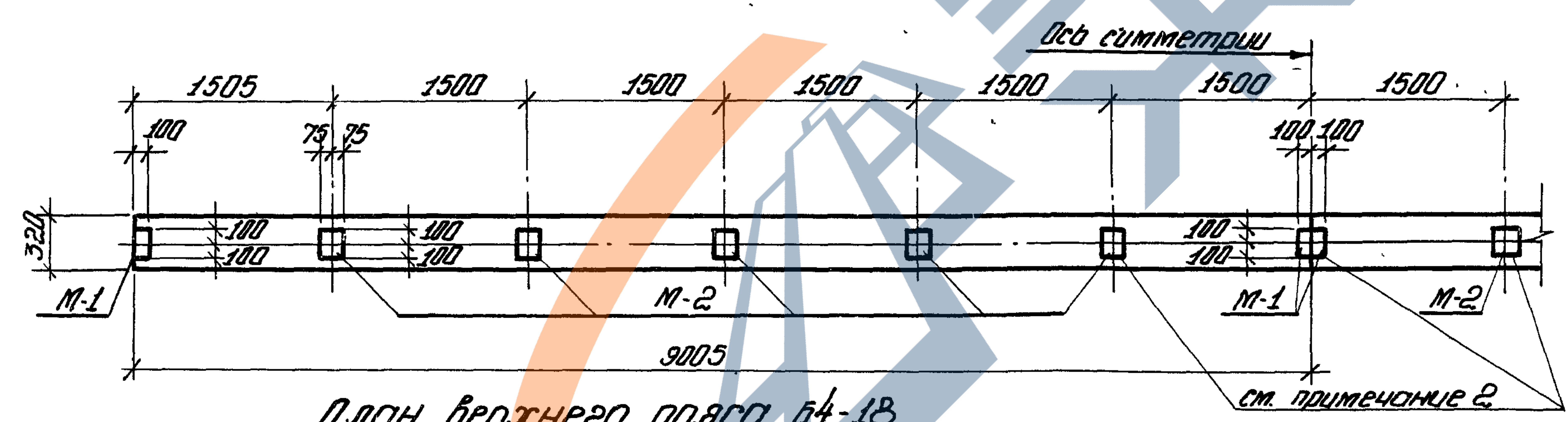
Беленко
Злодковская
Рыбакова
Инженер
Исполнитель
Проверил
Чавурич
Морозов
Фрошкин
Беленко
С.З.З.
М.З.
В.З.
Гл. инж. ин-та
Начальник СКО
Руковод. темой
Руковод. группой



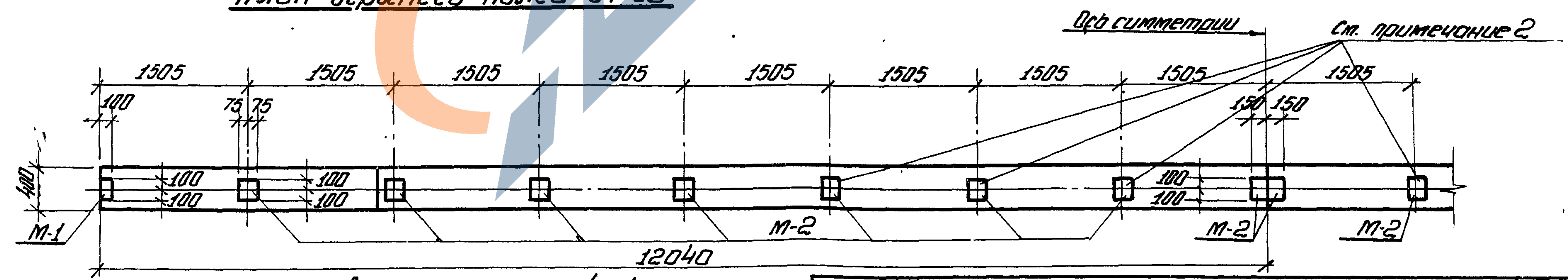
План верхнего пояса Б4-12



План верхнего пояса Б4-15



План верхнего пояса Б4-18



План верхнего пояса Б4-24

Спецификация закладных элементов на 1 болту					
Марка болта	Секция	Марка элемент то	Кол- чество	Вес кг элемент	на болту
Б4-12	Без фонаря	М-1	4	1.1	4.4
		М-2	6	1.8	10.8
		М-3	2	7.1	14.2
					Итого 29.4
	С фонарем	М-1	2	1.1	2.2
		М-2	4	1.8	7.2
		М-3	2	7.1	14.2
					Итого 23.6
	Без фонаря	М-1	4	1.1	4.4
		М-2	8	1.8	14.4
		М-3	2	7.1	14.2
Б4-15	Без фонаря	М-1	4	1.1	4.4
		М-2	8	1.8	14.4
		М-3	2	7.1	14.2
					Итого 33.0
	С фонарем	М-1	2	1.1	2.2
		М-2	6	1.8	10.8
		М-3	2	7.1	14.2
					Итого 27.2
	Без фонаря	М-1	4	1.1	4.4
		М-2	10	1.8	18.0
		М-3	2	7.1	14.2
Б4-18	Без фонаря	М-1	4	1.1	4.4
		М-2	10	1.8	18.0
		М-3	2	7.1	14.2
					Итого 36.6
	С фонарем	М-1	2	1.1	2.2
		М-2	8	1.8	14.4
		М-3	2	7.1	14.2
					Итого 30.8
	Без фонаря	М-1	2	1.1	2.2
		М-2	16	1.8	28.8
		М-3	2	7.1	14.2
Б4-24	Без фонаря	М-1	2	1.1	2.2
		М-2	16	1.8	28.8
		М-3	2	7.1	14.2
					Итого 45.2
	С фонарем	М-1	2	1.1	2.2
		М-2	10	1.8	18.0
		М-3	2	7.1	14.2
					Итого 34.4

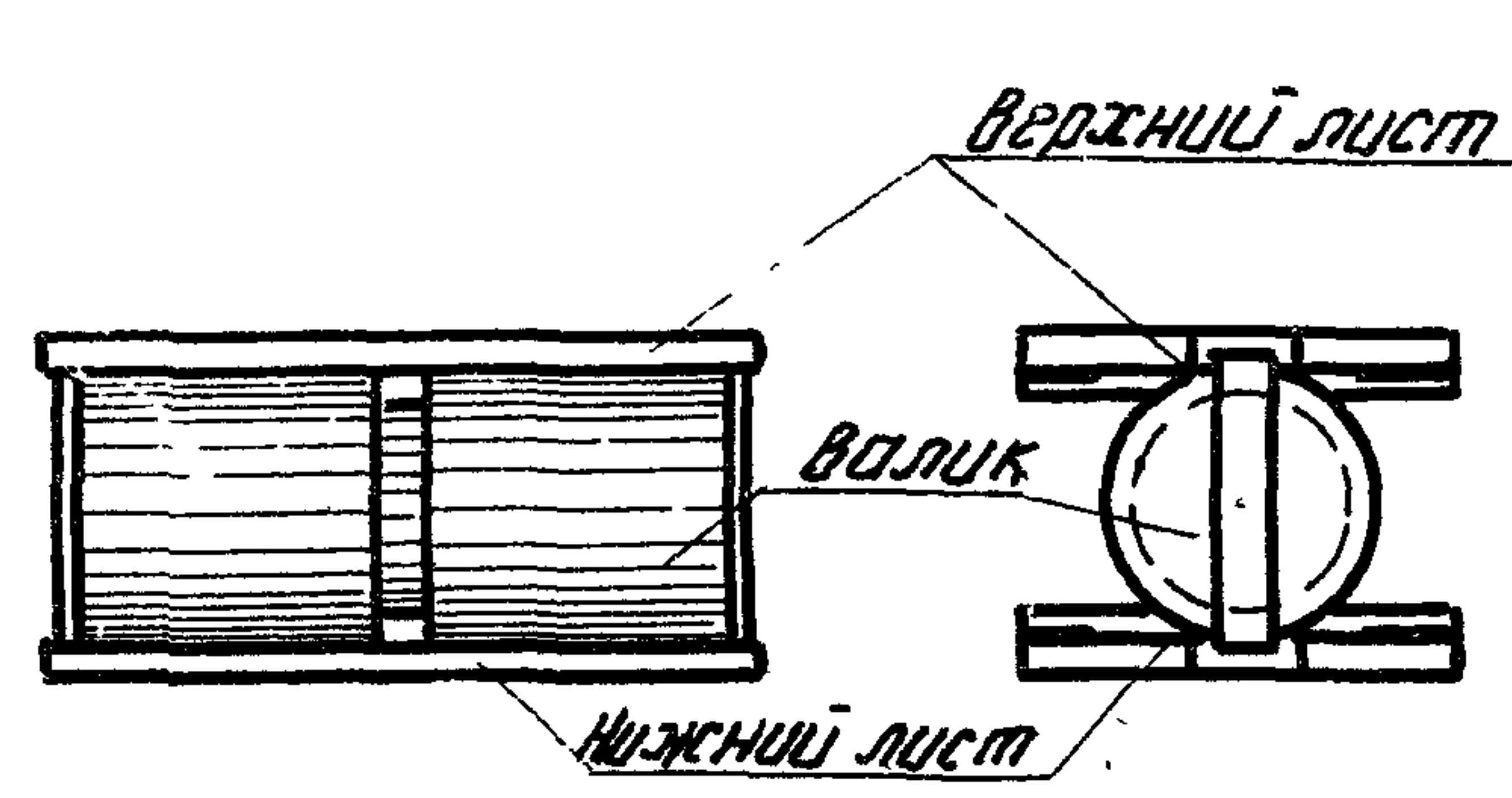
ПРИМЕЧАНИЯ:
1. На чертеже показаны закладные элементы в болтах для бесфонарных
покрытий и под торцовыми рамками фонарей.
2. Под промежуточными рамками фонарей закладные элементы для крепления
плит не ставятся.

ТА
1959г

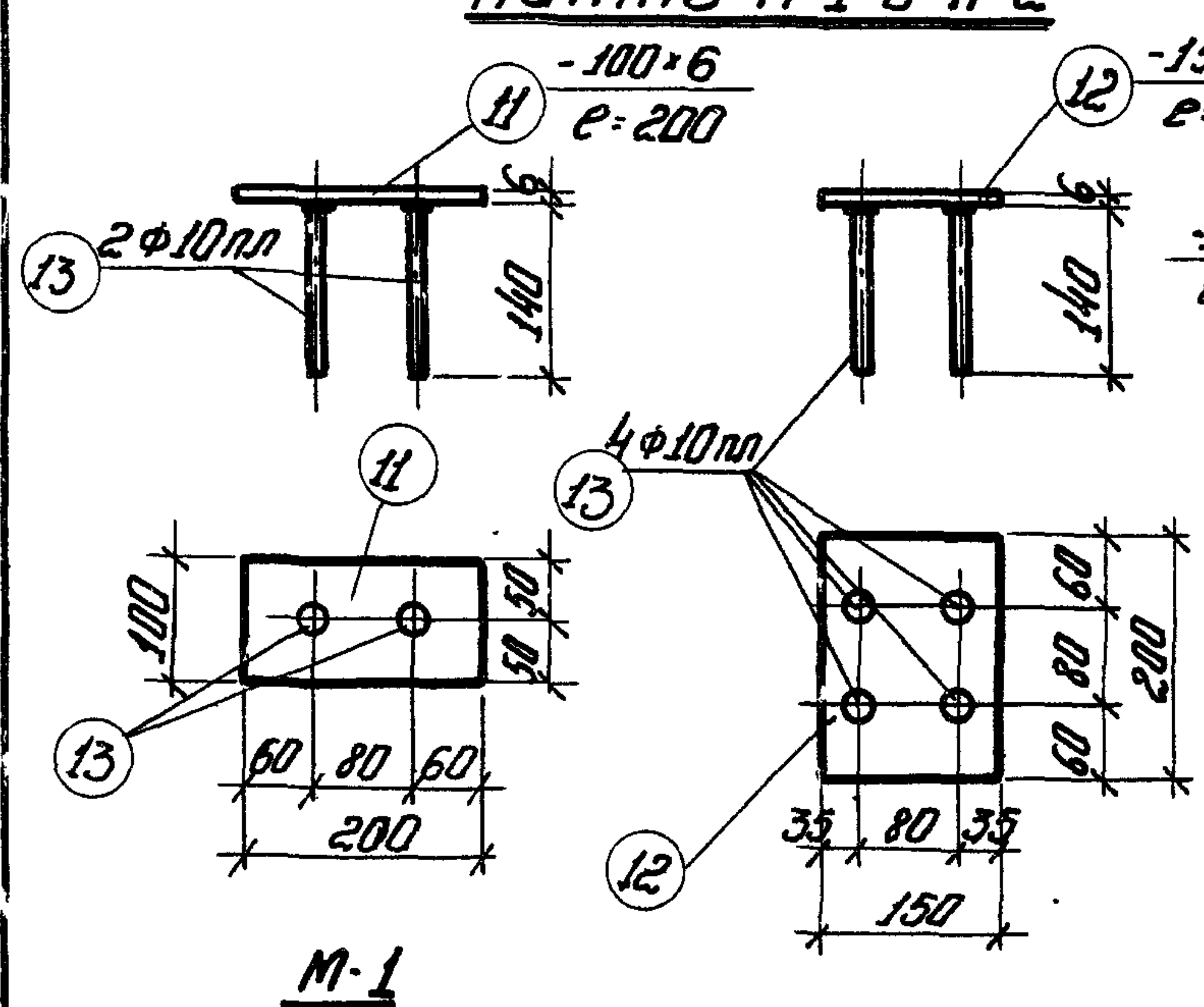
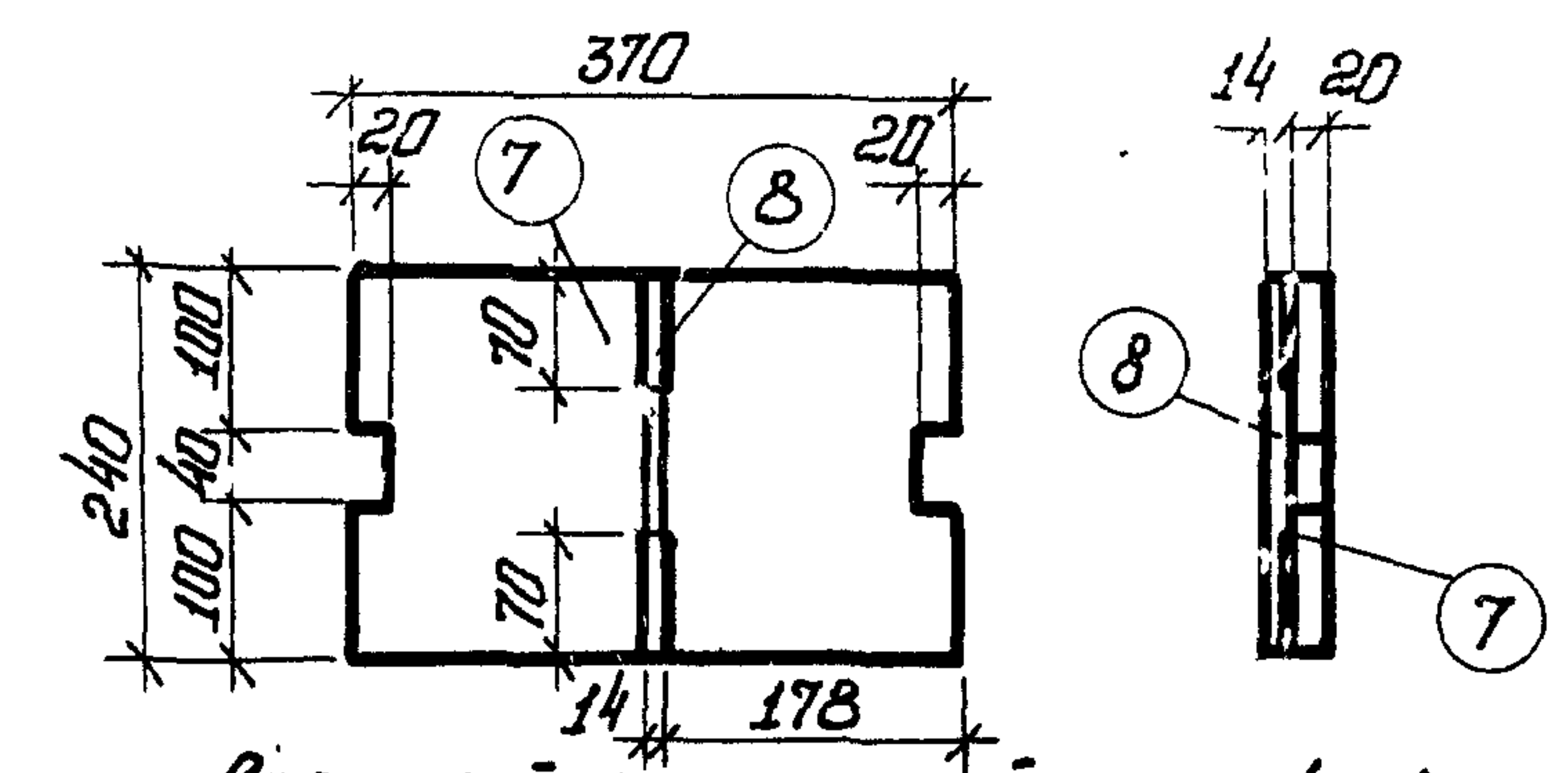
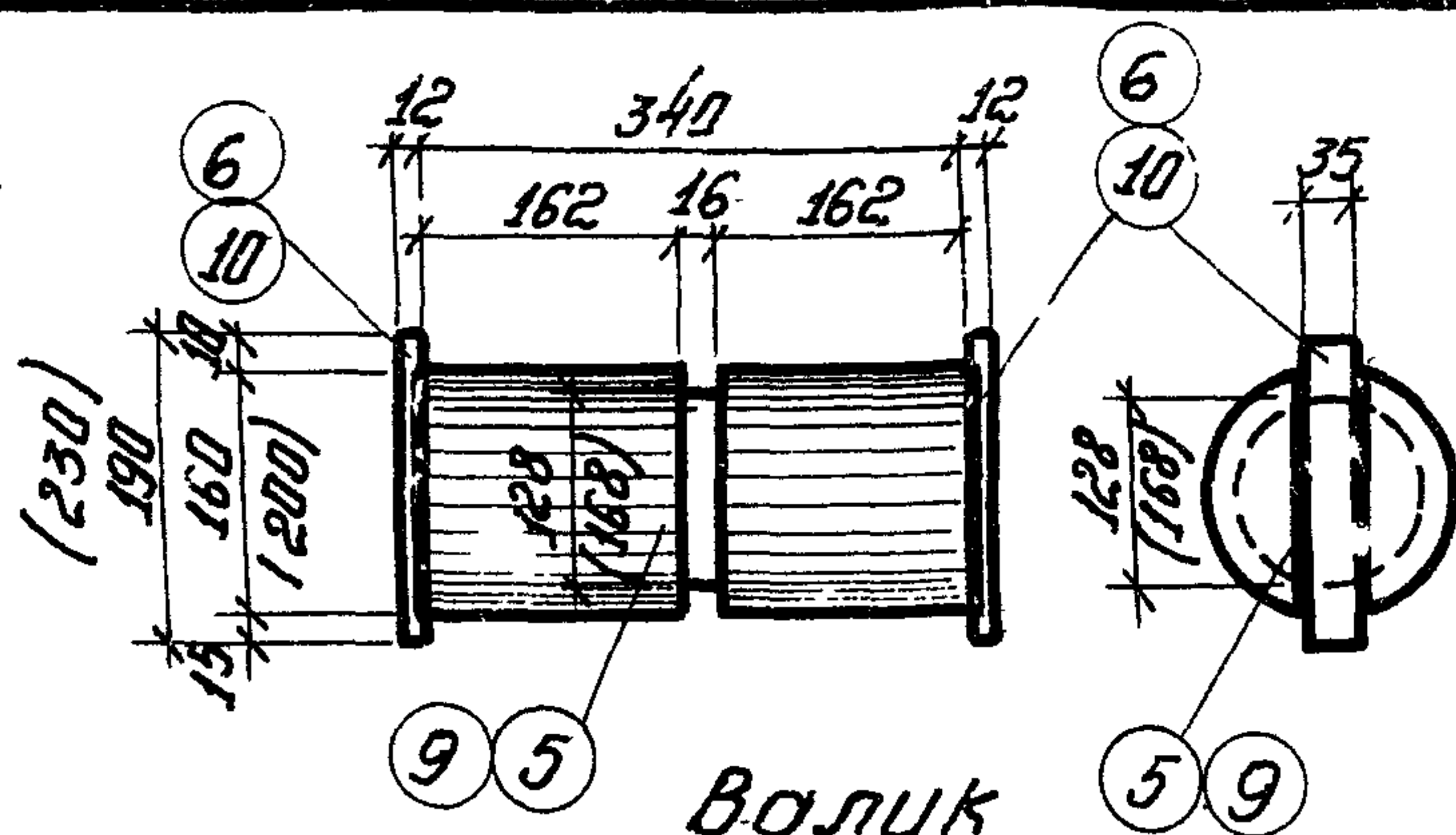
Примерная разбивка закладных элементов
для крепления плит 15х6.0м и рам фонарей

ПК-01-06
Выпуск 6
лист 46

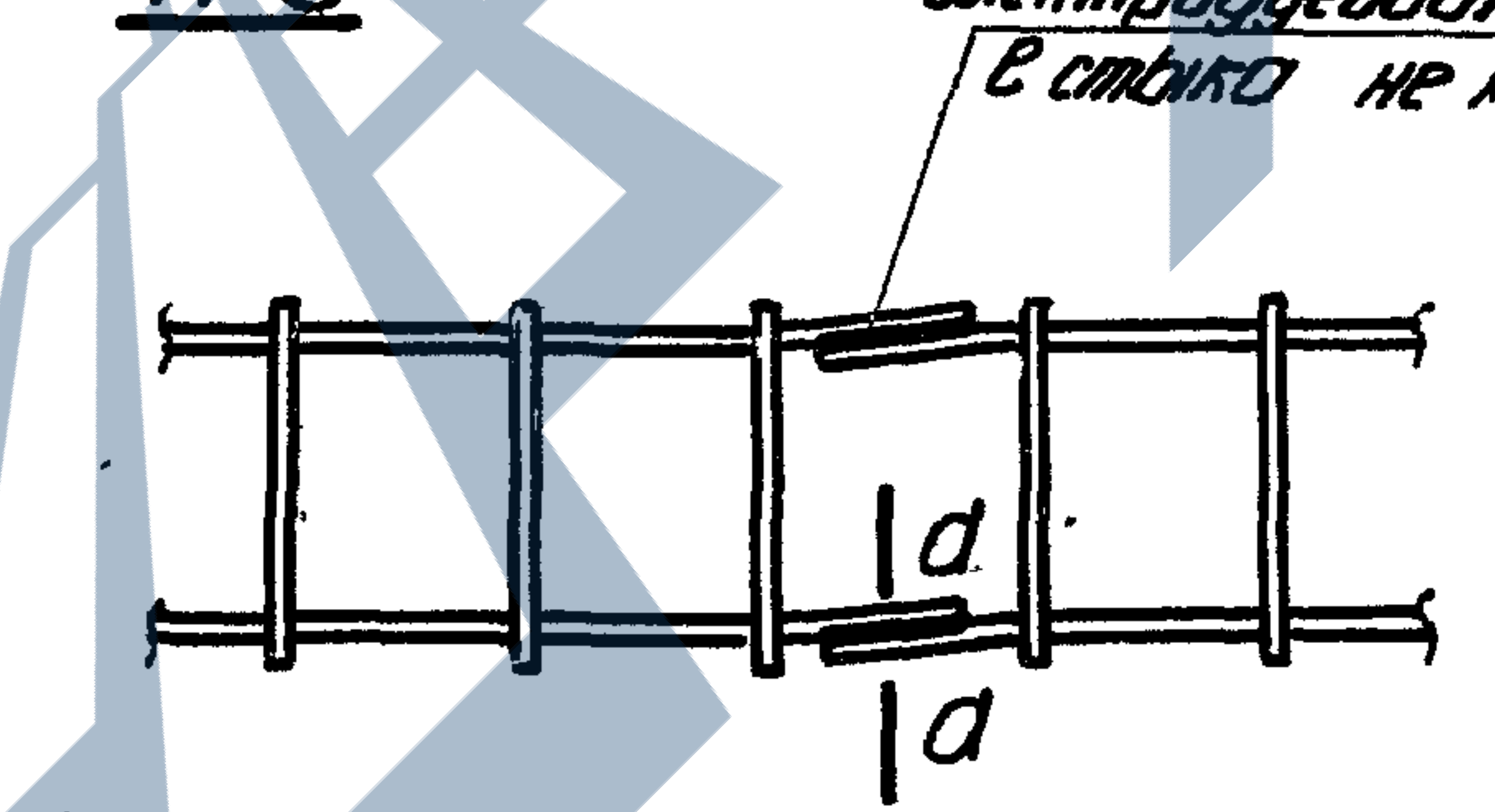
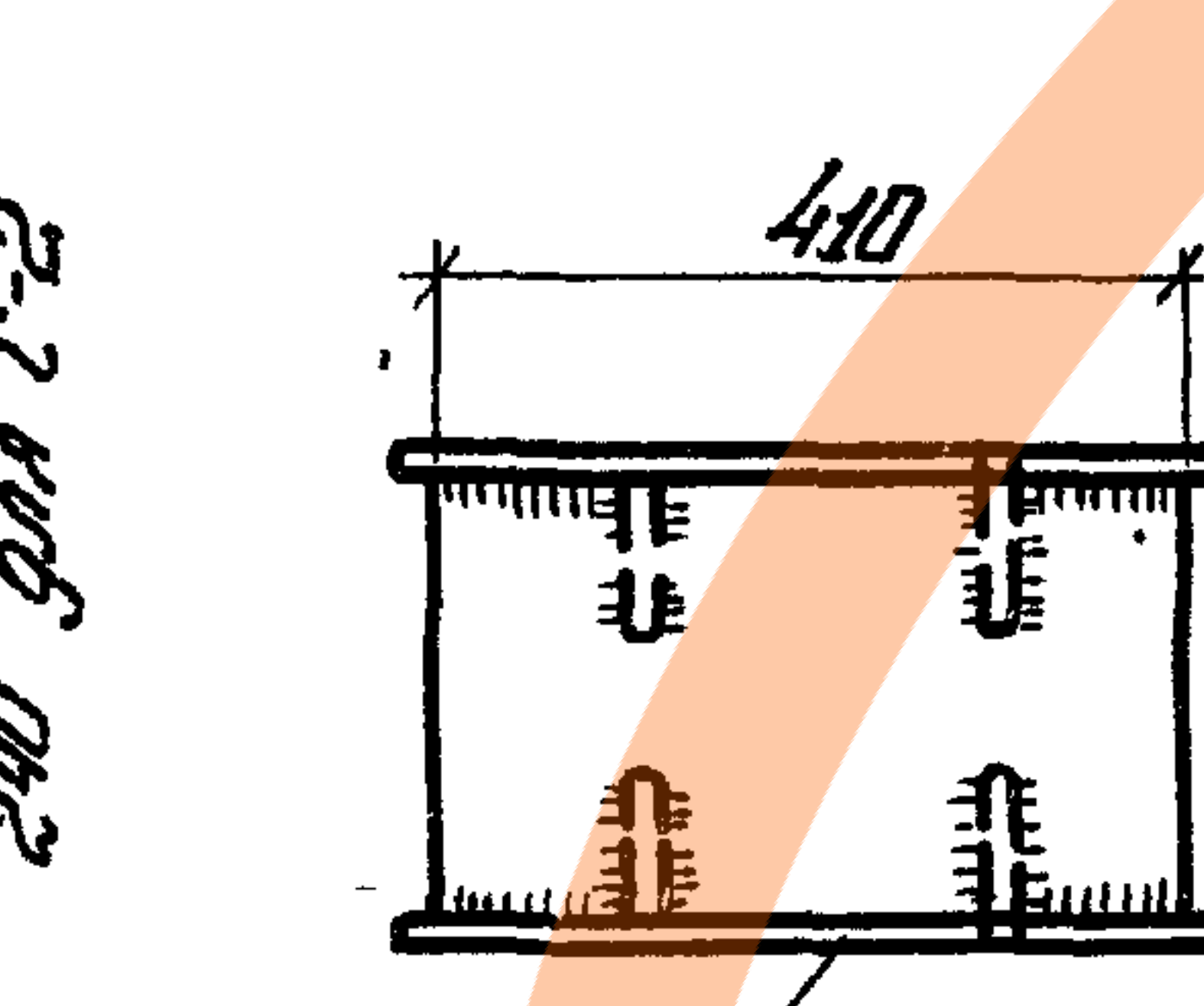
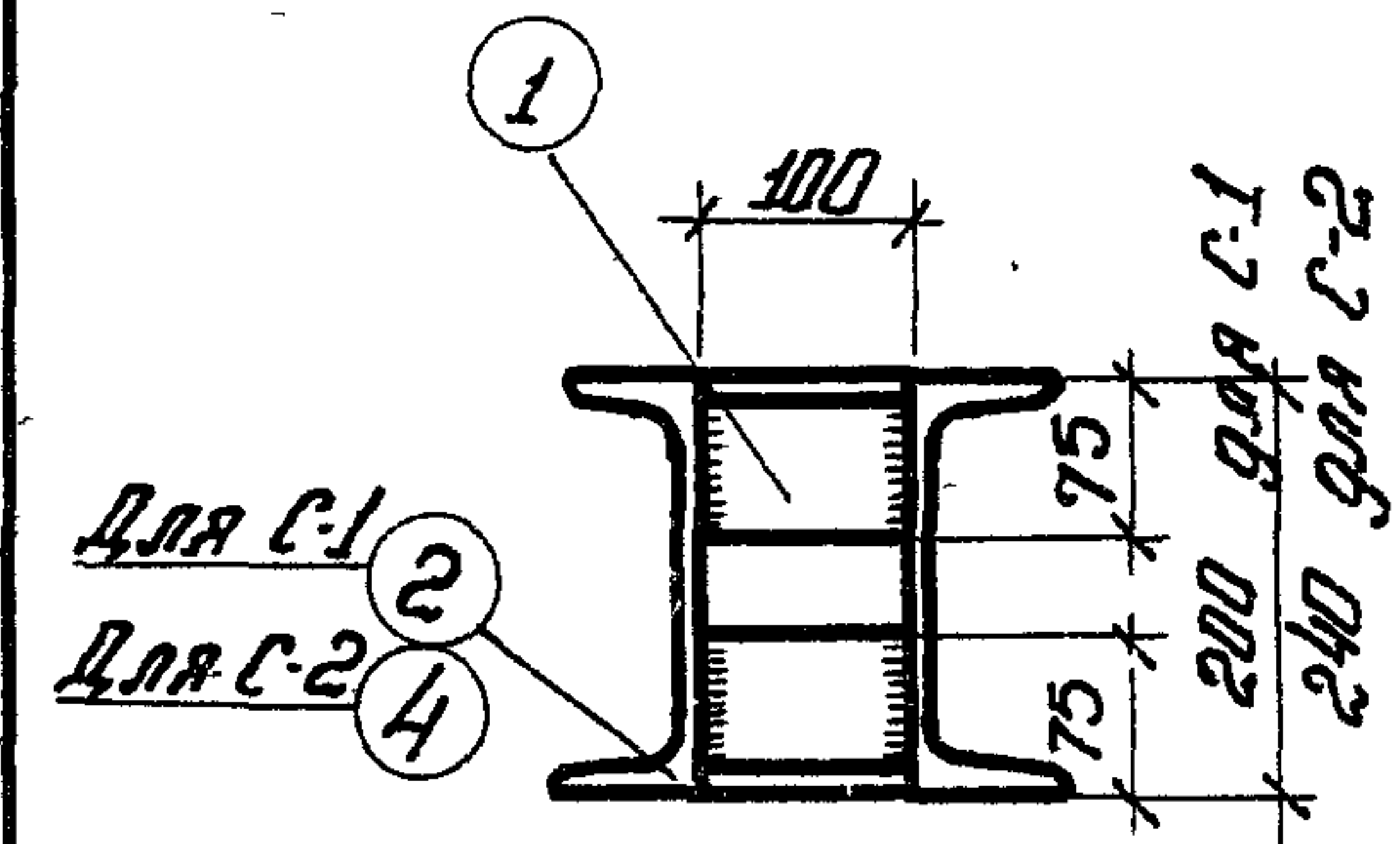
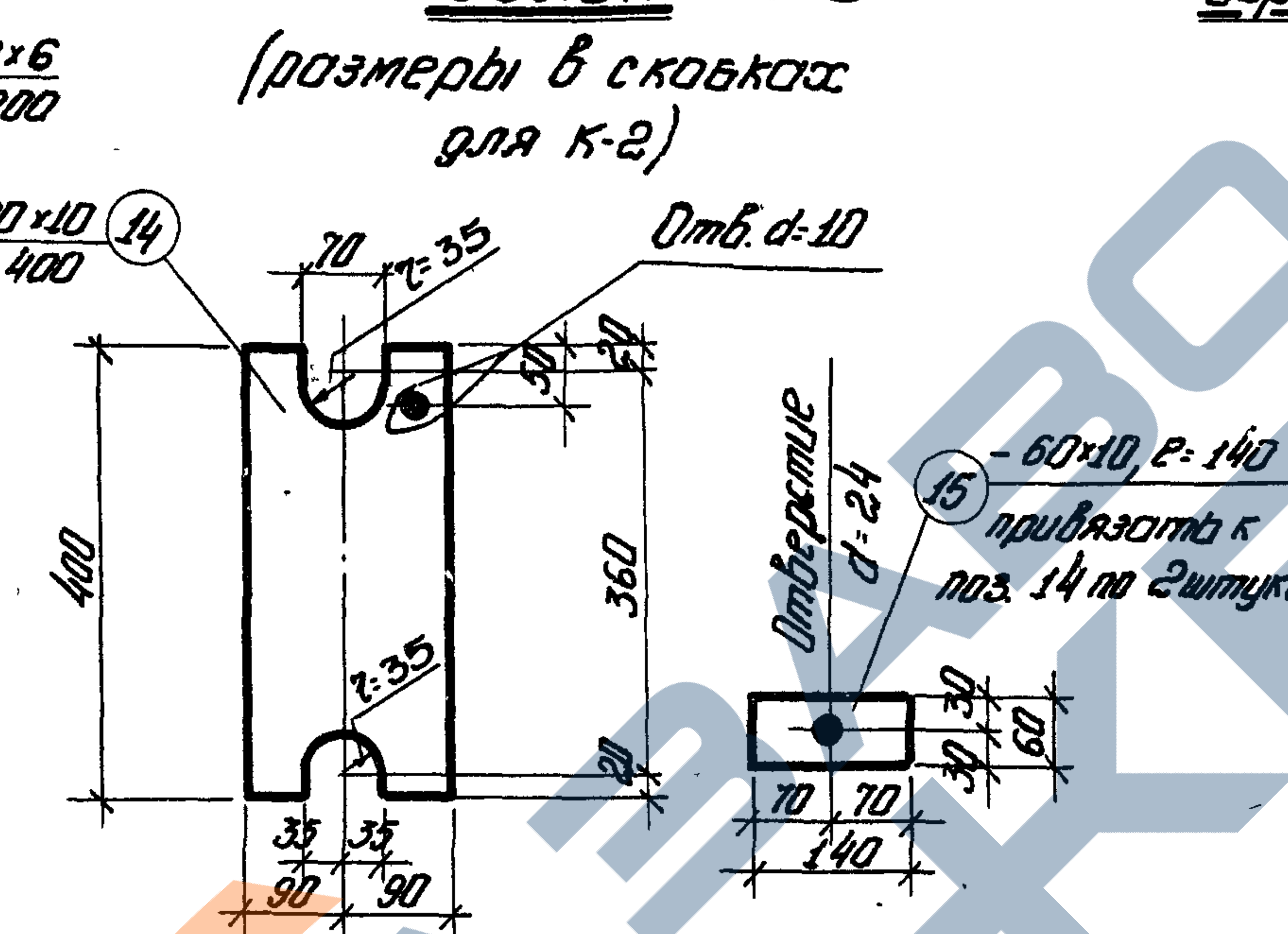
Беленская
Слободинская
Рыбачкова
Инженер
Исполнитель
Проектировщик
Чавурич
Морозов
Фаракин
Беленская
С.В.
Начальник
руковод. тем
руковод. группы



Катки К-1 и К-2



М-2



Деталь стьика верхних каркасов

Примечания

1. Сборные швы принимать $h=6$ мм. Выполнять электродам Э-42.
2. Каток К-1 устанавливается при опорной реакции валика до 40 т, каток К-2 - при реакции валика до 40 т.

Столики С-1 и С-2

Спецификация стали на одну штуку каждой марки.

Марка	Ил. поз.	Профиль	Длина в мм	К-во шт.	Вес кг.		
					1 шт.	Всех	Марки
С-1	1	L 100 x 75 x 8	100	4	1.1	4.4	23.6
	2	С 20 ^д	410	2	9.3	18.6	
	3	Валит М 20 x 80 С 20 ^д карбо	-	2	0.3	0.6	
С-2	1	L 100 x 75 x 8	100	4	1.1	4.4	27.0
	4	С 24 ^д	410	2	11.0	22.0	
	3	Валит М 20 x 80 С 20 ^д карбо	-	2	0.3	0.6	
К-1	5	φ 160	340	1	53.7	53.7	83.5
	6	- 35 x 12	190	2	0.6	1.2	
	7	- 240 x 20	370	2	13.9	27.8	
	8	■ 14 x 14	240	2	0.4	0.8	
К-2	9	φ 200	340	1	84.0	84.0	114.0
	10	- 35 x 12	230	2	0.7	1.4	
	7	- 240 x 20	370	2	13.9	27.8	
	8	■ 14 x 14	240	2	0.4	0.8	
М-1	11	- 100 x 6	200	1	0.9	0.9	1.1
	13	φ 10 пп	140	2	0.1	0.2	
М-2	12	- 150 x 6	200	1	1.4	1.4	1.8
	13	φ 10 пп	140	4	0.1	0.4	
М-3	14	- 180 x 10	400	1	5.7	5.7	7.1
	15	- 60 x 10	140	2	0.7	1.4	