ТИПОВЫЕ КОНСТРУКЦИИ И ДЕТАЛИ
ЗДАНИЙ И СООРУЖЕНИЙ

СЕРИЯ
1.424.4

СТАЛЬНЫЕ КОЛОННЫ
ОДНОЭТАЖНЫХ ПРОИЗВОДСТВЕННЫХ ЗДАНИЙ

Выпуск 1
Чертежи КМ

13026
ЦЕНА 2-50

gost.e-ecolog.ru

ГОСУДАРСТВЕННЫЙ КОМИТЕТ СОВЕТА МИНИСТРОВ СССР ПО ДЕЛАМ СТРОИТЕЛЬСТВА

ГОССТРОЙ СССР

ТИПОВЫЕ КОНСТРУКЦИИ И ДЕТАЛИ ЗДАНИЙ И СООРУЖЕНИЙ

Серия 1.424-4

СТАЛЬНЫЕ КОЛОННЫ ОДНОЭТАЖНЫХ ПРОИЗВОДСТВЕННЫХ ЗДАНИЙ

ВЫПУСК 1

КОЛОННЫ ДЛЯ ЗДАНИЙ ВЫСОТОЙ ОТ 10,8 м ДО 18,0 м.
С МОСТОВЫМИ КРАНАМИ ГРУЗОПОДЪЕМНОСТЬЮ ДО 50 т.

ЧЕРТЕЖИ КМ

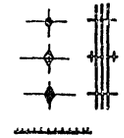
Разработаны институтами
ЦНИИПроектстальконструкция
и
УкрПроектстальконструкция

Утверждены
и введены в действие
с 1/IX 1974
Постановлением Госстроя СССР
от 21/VI 1974 № 129

Содержание

Лист		Стр.
—	Пояснительная записка	3-6
1	Общие виды колонн с основными размерами и маркировкой узлов	7
2	Геометрические схемы нижних (подкрановых) частей колонн при отсутствии проходов вдоль подкрановых путей	8
3	Геометрические схемы нижних (подкрановых) частей колонн при наличии проходов вдоль подкрановых путей	9
4	Таблицы для выбора марок нижних частей колонн	10
5	Таблицы для выбора марок верхних частей колонн	11
6.	Таблицы для выбора марок верхних частей колонн (продолжение)	12
7	Узлы 1;2;3 оголовков колонн и узел 24	13
8	Узлы 4;5 подкрановых ступеней	14
9	Узлы 6;7 решетки колонн	15
10 и	Узлы 8;9 баз колонн	16
11 и	Узлы 10;11 баз колонн	17
12 и	Базы колонн у температурного шва	18
13 и	Сортамент анкерных плиток для баз колонн	19
14	Размеры деталей, сварных швов и массы марок А1-;А2-;Б1-;Б2-;В1-;В2-	20
15	Размеры деталей, сварных швов и массы марок Д1-;Д2-;Д3-	21
16	Размеры деталей, сварных швов и массы марок Д4-;Д5-;Д6-	22
17	Размеры деталей, сварных швов и массы марок Е1-;Е2-;Е3-	23
18	Размеры деталей, сварных швов и массы марок Е4-;Е5-;Е6-	24
19	Размеры деталей, сварных швов и массы марок И1-;И2-;И3-	25
20	Размеры деталей, сварных швов и массы марок И4-;И5-;И6-	26
21	Размеры деталей, сварных швов и массы марок К1-;К2-;К3-	27
22	Размеры деталей, сварных швов и массы марок К4-;К5-;К6-	28
25	Геометрические характеристики сечений сварных двутавров и гнутых швеллеров	29
24	Схемы расположения связей по колоннам	30
25 и	Узлы 12÷16 связей	31
26 и	Узлы 17÷18 связей	32
27	Сортамент и несущая способность связей	33
28	Узлы 20÷23 крепления стеновых панелей	34
29	Спецификация стали для верхних частей колонн	35
30	Спецификация стали для нижних частей колонн (марок „Д")	36
31	Спецификация стали для нижних частей колонн (марок „Е")	37
32	Спецификация стали для нижних частей колонн (марок „И")	38
33	Спецификация стали для нижних частей колонн (марок „К")	39
34	Спецификация стали для связей	40

Условные обозначения:



Отверстие для болта

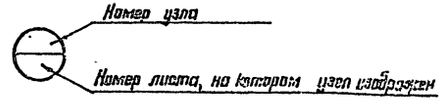
Болт постоянный, нормальной точности

Болт временный, нормальной точности

Сварной шов заводской

Сварной шов монтажный

Маркировка узлов на схемах:



Внесены исправления рук. брг. Жиленковой Т.И. 28.09.76

ТК 1974 г.	Содержание альбома	Серия 1.424-4	
		Выпуск 1	Лист —

Пояснительная записка

I. Общая часть

1. В настоящем выпуске приведены рабочие чертежи КМ стальных колонн, предназначенных для одноэтажных производственных зданий с одноярусным расположением мостовых кранов.

2. Колонны разработаны применительно к зданиям:
   - одно- и многопролетным, с фонарными и бесфонарными пролетами;
   - с номинальной высотой от 10,8 до 18,0 м;
   - пролетами 18, 24, 30 и 36 м;
   - с шагом колонн по крайним и средним рядам 12 м (при шаге стропильных ферм 6 и 12 м);
   - с плоской и тяжелой кровлей;
   - оборудованным мостовыми кранами легкого, среднего и тяжелого режимов работы грузоподъемностью до 50 т по ГОСТ 3332-54 и ГОСТ 7464-55;
   - с обычным и тяжелым режимами работы;
   - с проходами и без проходов вдоль подкрановых путей;
   - располагаемым в I–IV снеговых районах, в I–IV ветровых районах, в несейсмических районах, в районах с расчетными температурами наружного воздуха минус 40°С и выше при отапливаемых зданиях и минус 30°С и выше при неотапливаемых зданиях.

Принятое сочетание номинальных высот зданий, пролетов и грузоподъемностей мостовых кранов приведено в таблице 1.

Таблица 1

Высота здания (м)	Пролеты здания в метрах															
	18			24				30				36				
	Грузоподъемность кранов в тоннах															
	10	20	30	10	20	30	50	10	20	30	50	10	20	30	50
10,8	+	+		+	+			+	+			+	+			
12,0	+	+	+	+	+	+	+	+	+	+	+	+	+	+	+	
13,2	+	+	+	+	+	+	+	+	+	+	+	+	+	+	+	
14,4	+	+	+	+	+	+	+		+	+	+		+	+	+	
15,6						+	+			+	+			+	+	
16,8						+	+			+	+			+	+	
18,0						+	+			+	+			+	+	

Примечание: Приведенная выше область применения колонн может быть расширена по снеговым и ветровым районам за счет других сочетаний крановых нагрузок и пролетов.

3. Колонны разработаны применительно к типовым стальным конструкциям покрытий серий 1.460-2 и 1.460-4 и разрезным подкрановым балкам высотой (на опоре) 1100 мм при кранах грузоподъемностью до 20 т и 1800 мм при кранах грузоподъемностью 30 и 50 т.

4. Применение колонн настоящего выпуска допускается с учетом указаний, изложенных в „Технических правилах по экономному расходованию основных строительных материалов" (ТП 101-73).

II. Состав выпуска

5. В выпуске приведены:
   - общие виды колонн с основными размерами и маркировкой узлов;
   - геометрические схемы нижних (подкрановых) частей колонн;
   - таблицы для выбора марок нижних (подкрановых) и верхних (надкрановых) частей колонн;
   - чертежи узлов колонн;
   - таблицы с размерами деталей и сварных швов нижних и верхних частей колонн;
   - таблицы с геометрическими характеристиками принятых сечений сварных двутавров и гнутых швеллеров;
   - схемы расположения связей по колоннам;
   - чертежи узлов связей;
   - сортаменты связей (геометрические схемы, сечения и несущая способность);
   - спецификация стали по маркам колонн и связей.

III. Конструктивные решения

6. Колонны приняты ступенчатыми, с нижней решетчатой частью и верхней частью из сварного двутавра.

   Подкрановые ветви решетчатой части запроектированы из прокатных или сварных двутавров, наружные ветви колонн крайних рядов – из прокатных или гнутых швеллеров.

7. Решетка подкрановой части колонн принята двухплоскостной и выполняется из прокатных уголков.

ЦНИПРОЕКТСТАЛЬКОНСТРУКЦИЯ г. Москва — Директор Н. Мясников; Гл. инж. отд. Конюхов; Нач. отдела Волчегорский; Гл. конструктор Шубатов

УКРПРОЕКТСТАЛЬКОНСТРУКЦИЯ г. Киев — Гл. инж. пр-ва Попик; Руководитель Васильева; Проверил Шульгин; Исполнил Шульгин

Гл. инж. пр-та Неганов; Гл. инж. отд-ла Лукьянов; Нач. отдела Шубенко; Гл. инж. пр-та Барсегян

ТК 1974	Пояснительная записка	Серия 1.424-4 Выпуск 1 Лист —

8. В решетчатой части колонн крайнего ряда в местах крепления опорных консолей под стеновые панели предусматриваются балки из прокатного двутавра, соединяющие ветви колонны (см. узел 20 на листе 28).

Эти балки снимают с наружной ветви колонны местный изгибающий момент от эксцентричного приложения вертикальной нагрузки от стен.

9. Базы колонн запроектированы с фрезерованными торцами ветвей, опирающимися на заранее поставленные и выверенные опорные стальные плиты со строганной верхней плоскостью.

Опорные плиты баз колонн, к которым крепятся подкрановые связи, привариваются к специальным швеллерам, заделанным в фундамент.

10. Колонна формируется из двух раздельно маркируемых частей: верхней (надкрановой) и нижней (подкрановой).

Соединение этих частей осуществляется при помощи сварки либо на заводе-изготовителе, либо на стройплощадке, – в зависимости от длины колонн (с учетом возможностей транспортировки) и от договоренности заказчика с заводом-изготовителем.

11. Элементы связей по колоннам запроектированы из прокатных уголков.

12. Для надкрановых (верхних) связей по колоннам принята V-образная геометрическая схема, для подкрановых (нижних) – крестовая.

Верхние связи располагаются в плоскости продольных разбивочных осей здания, нижние – в плоскости подкрановых ветвей колонн. В соответствии с этим по крайним рядам нижние связи приняты одноплоскостными, по средним рядам – двухплоскостными с соединительной решеткой между ветвями связей.

13. Верхние связи располагаются в крайних шагах колонн температурного отсека здания, а также в промежуточных шагах колонн, если это требуется системой связей по покрытию.

Нижние связи необходимо располагать ближе к середине температурного отсека здания, с учетом применения 1 колонны 42, приведенной в пункте 8.5 главы СНиП II-В.3-62*.

14. Монтажные соединения верхних связей выполняются на болтах нормальной точности, а в зданиях с тяжелым режимом работы – на сварке.

Монтажные соединения нижних связей выполняются на сварке.

15. При наличии стенок фахверка по крайним рядам колонн, схемы и конструктивные решения связей по колоннам принимаются по чертежам КМ типовых стенок фахверка.

IV. Материал конструкций

16. Основные элементы колонн (сварной двутавр надкрановой части, ветви решетчатой части) и подкрановые траверсы запроектированы из низколегированной стали марки 14Г2 мартеновской для сварных конструкций по ГОСТ 5058-65*, с дополнительной гарантией ударной вязкости при температуре минус 40°С и после механического старения, согласно п. 2.7 б ГОСТ 5058-65*.

17. Элементы решетки и прочие детали колонн, а также связи по колоннам, запроектированы из углеродистой стали марки ВСт3кп2 по ГОСТ 380-71*.

V. Основные расчетные положения

18. Расчет стальных конструкций выполнен в соответствии с указаниями главы СНиП II-В.3-62* „Стальные конструкции. Нормы проектирования" и главы СНиП II-А.11-62„ Нагрузки и воздействия. Нормы проектирования."

19. Колонны рассматривались как стойки поперечной рамы здания с защемлением в уровне верха фундаментов и шарнирным соединением с ригелем рамы.

20. Расчетные длины верхних частей колонн приняты равными:
- из плоскости рамы, - геометрической длине этой части;
- в плоскости рамы, – утроенной геометрической длине.

21. Несущая способность нижних (решетчатых) частей колонн определяется допускаемой силой в ветвях, для которых расчетные длины приняты равными:
- из плоскости рамы, - геометрической длине ветви;
- в плоскости рамы, – расстоянию между узлами решетки.

Проверка нижних частей колонн в целом по устойчивости в плоскости рамы, для определения их несущей способности, при принятых в данном выпуске ширинах и высотах колонн, не является решающей.

22. При определении несущей способности наружных ветвей колонн крайнего ряда учтен возможный местный момент в ветви от ветровой нагрузки, соответствующей V ветровому району.

23. При проверке местной устойчивости стенок ветвей колонн по формуле (67) главы СНиП II-В.3-62*, второй член формулы принимается равным 0,4λ для двутавров и 0,2λ для швеллеров.

ТК 1974	Пояснительная записка	Серия 1.424-4	Выпуск 1 / –

24. При определении несущей способности верхней части колонн по устойчивости из плоскости рамы, расчетный момент в средней трети длины этой части принимался равным 85% от максимального момента в плоскости рамы.

25. В тех случаях, когда на несущую способность верхней части колонны влияет местная устойчивость стенки, определялось два значения несущей способности:

а) рассматривалось условное сквозное сечение без средней части стенки (в расчетное сечение включались два участка стенки высотой по $15\delta_{ст}$, примыкающих к полкам);

б) рассматривалось двутавровое сечение с полной высотой стенки, с соответствующим снижением расчетного сопротивления.

Из двух полученных значений несущей способности принималось наибольшее.

Допустимое значение относительной высоты стенки $\left(\frac{h_0}{\delta}\right)$ определялось по п.6.12 главы СНиП II-В.3-62*. Значения K_3 определялись при $\frac{\tau_1}{\delta} = 0{,}15$.

26. Нижние связи по колоннам рассчитаны по растяжению одной диагонали (условно принято, что вторая диагональ выключается из работы), с предельной гибкостью 200.

27. Расчетные сопротивления приняты:

для стали 14Г2 . . . . . 2900 кгс/см²

для стали ВСт3кп2

- при толщине проката до 40мм включительно . . 2100 кгс/см²
- при толщине проката свыше 40мм. . . . . 1900 кгс/см²

Примечание:

При подборе сечений опорных плит баз колонн расчетное сопротивление $R = 2100$ кгс/см² принято для расчетных толщин до 36мм (с учетом припуска 4мм на строжку одной плоскости плиты).

28. Расчетное сопротивление бетона при местном сжатии под опорными плитами баз колонн принято равным 90 кгс/см².

VI. Указания по изготовлению и монтажу конструкций

29. Изготовление и монтаж стальных конструкций производится в соответствии с указаниями главы СНиП III-В.5-62* „Металлические конструкции. Правила изготовления, монтажа и приемки," а также „Указаниями по изготовлению стальных конструкций промышленных зданий с повышенной точностью и методу их монтажа" (МСН 170-68 / ММСС СССР).

30. При изготовлении колонн следует обратить внимание на точность выполнения элементов стыка верхней и нижней частей колонн.

31. Поясные швы сварных двутавров для верхних частей колонн и для подкрановых ветвей нижних частей рекомендуется выполнять автоматической сваркой, прочие швы – полуавтоматической сваркой.

Если сварка выполняется вручную, то необходимо применять следующие типы электродов:

- для сварки элементов из стали ВСт3кп2 — тип Э42;
- для сварки элементов из стали ВСт3кп2 с элементами из стали 14Г2 — тип Э42А;
- для сварки элементов из стали 14Г2 — тип Э50А.

32. Гнутые швеллеры для наружных ветвей нижних частей колонн крайних рядов изготавливать на гибочных прессах заводов металлоконструкций.

33. Окраску стальных конструкций производить в соответствии с указаниями главы СНиП III-В.6-62„ Защита строительных конструкций от коррозии. Правила производства и приемки работ" и СН 262-67„ Указания по проектированию антикоррозионной защиты строительных конструкций."

34. Базы колонн должны быть обетонированы.

VII. Порядок пользования выпуском

35. На основе данных, приведенных на листе 1, в зависимости от высоты здания, грузоподъемности мостовых кранов и наличия или отсутствия проходов вдоль подкрановых путей, устанавливаются основные размеры колонн: длины верхней (надкрановой) и нижней (подкрановой) частей колонн, высота сечения верхней части колонн, ширина нижней части колонн, а также привязки колонн к продольным разбивочным осям здания.

36. На основе принятых основных размеров колонн выполняется статический расчет поперечной рамы здания.

Расчетная схема рамы принимается с защемлением колонн в уровне верха фундамента и шарнирным соединением колонн с ригелем рамы.

ЦНИИПРОЕКТСТАЛЬКОНСТРУКЦИЯ г. Москва
УКРПРОЕКТСТАЛЬКОНСТРУКЦИЯ г. Киев
Директор института Ненов
Гл. инженер-ка Пивенко
Нач. отдела Двинер
Гл. конструктор Волосюк
Руководитель группы Ненов
Гл. инженер-ка Кузнецова
Нач. отдела Кондратенко
Гл. конструктор Шлобатов
Гл. инженер-ка Шлобатов
Нач. отдела Шлобатов
Гл. конструктор Волосюк
Руководитель группы Ненов
Гл. инженер-ка Пивенко
Нач. отдела Двинер
Гл. конструктор Волосюк
Гл. инженер-ка Шлобатов
Нач. отдела Кондратенко
Гл. конструктор Шлобатов

37. По таблицам, приведенным на листах 2 и 3, в зависимости от наличия или отсутствия проходов вдоль подкрановых путей, ряда колонн (крайнего или среднего) и длины нижней части колонны, устанавливается геометрическая схема и первая часть обозначения марки нижней части колонны (например, Д1, Д2, Е1 и т.д.).

Вторая часть обозначения марки (цифровой индекс 1; 2; 3 и т.д., проставленный после тире) принимается по таблицам на листе 4 в зависимости от продольных сил $N_в$ в ветвях колонны и от поперечной силы в колонне, полученных в результате расчета рамы.

Продольная сила в ветви определяется по формуле:

$$N_в = \frac{N}{2} + \frac{M}{a}$$

где N – продольная сжимающая сила в колонне;
M – изгибающий момент в колонне (в плоскости рамы);
a – расстояние между ветвями колонны.

38. По таблицам на листах 5 и 6, в зависимости от наличия или отсутствия проходов вдоль подкрановых путей, ряда колонн (крайнего или среднего), принятой длины верхней части колонны и усилий N и M, полученных в результате расчета рамы, устанавливается марка верхней части колонны.

Принципы обозначения марок изложены на листе 5.

39. Пользуясь общими видами колонн с маркировкой узлов (лист 1), чертежами этих узлов, на которых замаркированы все детали и сварные швы (листы 7÷11) и таблицами на листах 14÷22, устанавливаются размеры деталей и сварных швов для всех марок верхних и нижних частей колонн.

В указанных таблицах приведены также массы колонн по маркам.

40. На узлах баз колонн даны максимально возможные диаметры анкерных болтов, исходя из несущей способности принятых сечений траверс и условий размещения болтов между траверсами.

Диаметр и количество болтов для колонны проектируемого здания устанавливается по расчету, с учетом унификации болтов для данного объекта.

Выбор анкерных плиток производится по таблице на листе 13, в зависимости от диаметра и количества анкерных болтов.

41. Для зданий с тяжелым режимом работы колонны дополнительно должны быть проверены на горизонтальные деформации (смещения), в соответствии с указаниями пункта 3.8 главы СНиП II-В.3-62*.

42. Расположение надкрановых и подкрановых связей по колоннам принимается по листу 24.

43. Марки связей по колоннам принимаются по таблицам на листе 27, в зависимости от высоты связей и горизонтальных нагрузок, определяемых расчетом для проектируемого здания.

Узлы связей приведены на листах 25 и 26.

Перечень примененных в альбоме ГОСТ'ов.

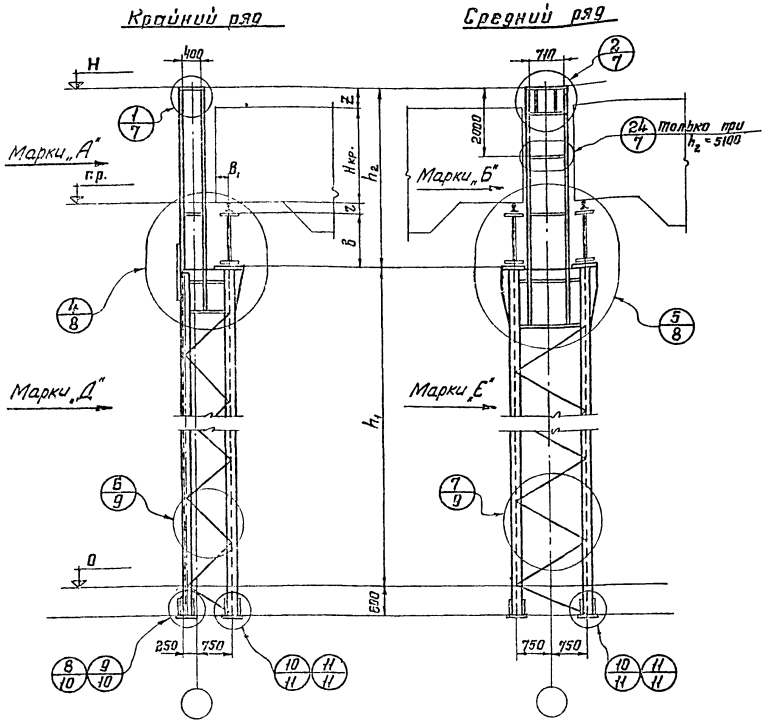
ГОСТ 380-71*	ГОСТ 8509-72
ГОСТ 3332-54	ГОСТ 8510-72
ГОСТ 7464-55	ГОСТ 8239-72
ГОСТ 5058-65*	ГОСТ 8240-72
ГОСТ 5681-57*	

ЦНИИПРОЕКТСТАЛЬКОНСТРУКЦИЯ г. Москва
Директор института Мельников
Гл. инженер-тт Кузнецов
Нач. отдела Конструкций Шведов
Гл. конструктор Усиков

УКРПРОЕКТСТАЛЬКОНСТРУКЦИЯ г. Киев
Директор института Немчаев
Гл. инженер-тт Луценко
Нач. отдела Обухенко
Гл. инж. пр-та Борзилов

Гл. инж. проекта Орехов
Потник Белостенов
Проверил Истомина
Исполнил

Колонны при отсутствии проходов



Колонны при наличии проходов

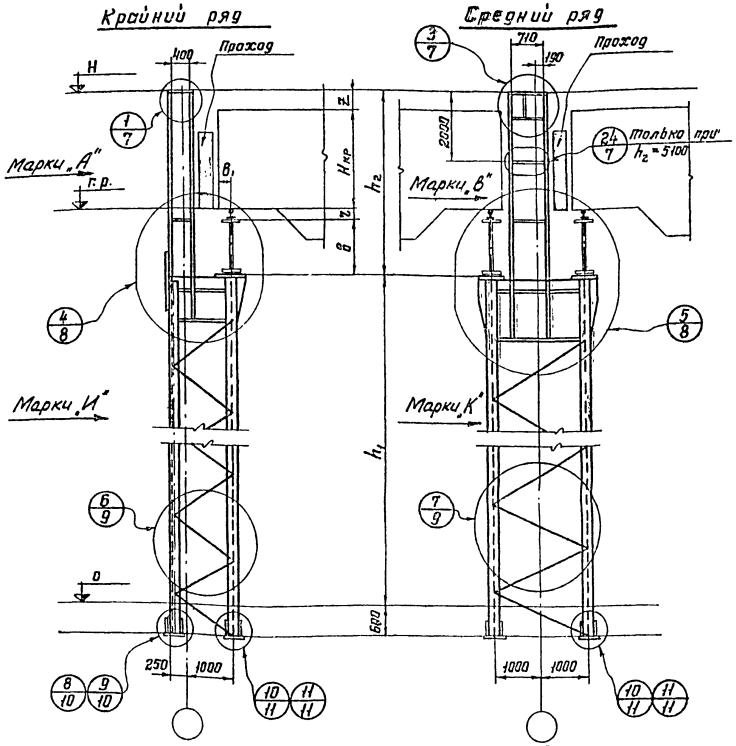


Таблица 1

Таблица для установления основных размеров колонн

H	Грузоподъемность кранов в тоннах																			
	10				15				20				30				50			
	h_1	h_2	г.р.	z	h_1	h_2	г.р.	z	h_1	h_2	г.р.	z	h_1	h_2	г.р.	z	h_1	h_2	г.р.	z
м	мм																			
10,8	6900	3900	8135	565	6900	3900	8140	360	6900	3900	8140	260	—	5100	—	630	—	5100	—	220
12,0	8100		9335		8100		9340		8100		9340		6900		8620		6900		8630	
13,2	9300		10535		9300		10540		9300		10540		8100		9820		8100		9830	
14,4	10500		11735		10500		11740		10500		11740		9300		11020		9300		11030	
15,6	—		—		—		—		—		—		10500		12220		10500		12230	
16,8	—		—		—		—		—		—		11700		13420		11700		13430	
18,0	—		—		—		—		—		—		12900		14620		12900		14630	

Таблица 2

Справочные данные

Грузоподъемность кранов Т	$H_{кр}$	r	B	B_1
	мм			
10	2100	135	1100	260
15	2300	140		
20	2400	140		
30	2750	120	1500	300
50	3150	130		

ТК 1974

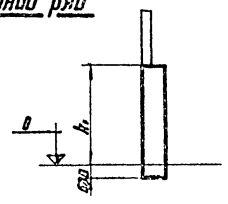
Общие виды колонн с основными размерами и маркировкой узлов

Серия 1.424-4
Выпуск 1 Лист 1

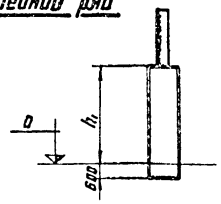
13026 8

УКРПРОЕКТСТАЛЬКОНСТРУКЦИЯ г. Киев
ЦНИИПРОЕКТСТАЛЬКОНСТРУКЦИЯ г. Москва

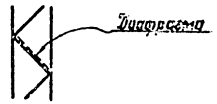
Крайний ряд



Средний ряд



Условное обозначение



Ряд колонн \ h_1 (м)	6,9	8,1	9,3	10,6	11,7	12,9
Крайний	Д1-1 -2 -3 -4 -5	Д2-1 -2 -3 -4 -5 -6	Д3-1 -2 -3 -4 -5 -6	Д4-1 -2 -3 -4 -5 -6	Д5-1 -2 -3 -4 -5	Д6-1 -2 -3 -4
Средний	Е1-1 -2 -3 -4 -5 -6	Е2-1 -2 -3 -4 -5 -6 -7	Е3-1 -2 -3 -4 -5 -6 -7	Е4-1 -2 -3 -4 -5 -6 -7	Е5-1 -2 -3 -4 -5 -6 -7	Е6-1 -2 -3 -4 -5 -1

Примечание:
Если в колонне крайнего ряда диафрагма мешает установке подстропильного подтавра, предусматриваемого в привязке наружной консоли ригеля стеновые панели (см. поз. 20 на листе 28), то лист диафрагмы (поз. 20 на листе 9) следует перенести на соседний нижний раскос решетки.

ТК 1974г.

Геометрические схемы нижних (подкрановых) частей колонн при отсутствии проходов вдоль подкрановых путей

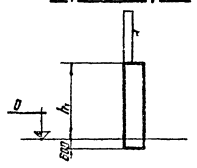
Серия 1.424-4
Выпуск 1
Листов 3

ЦНИИПРОЕКТСТАЛЬКОНСТРУКЦИЯ г. Москва

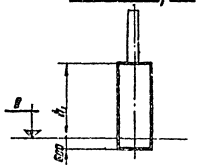
УКРПРОЕКТСТАЛЬКОНСТРУКЦИЯ г. Киев

13026 9

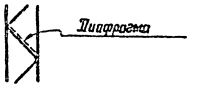
Крайний ряд



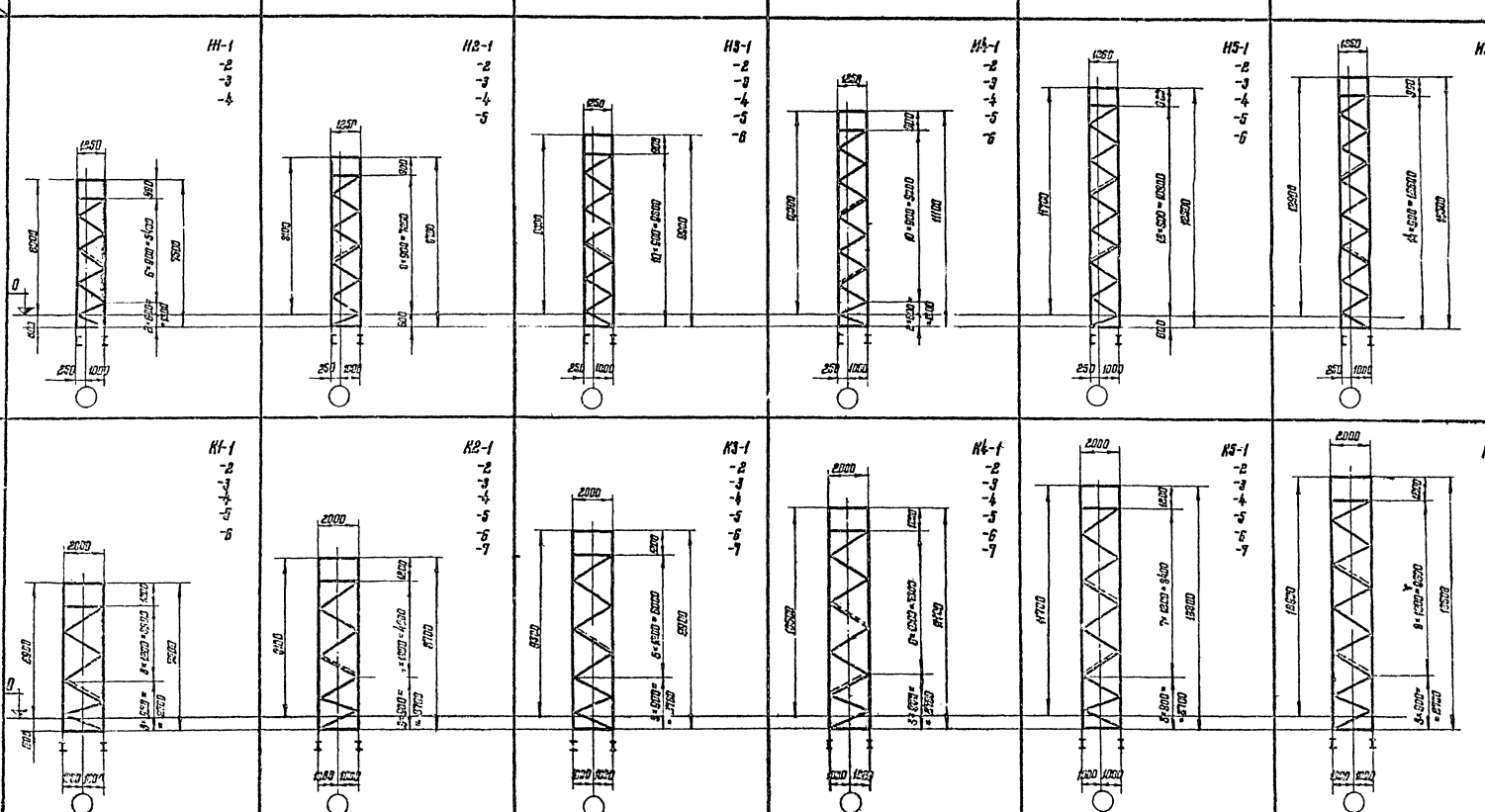
Средний ряд



Условное обозначение



Ряд колонн \ h_1 (м)	6,9	8,1	9,3	10,5	11,7	12,9
Крайний	К1-1 -2 -3 -4	К2-1 -2 -3 -4 -5	К3-1 -2 -3 -4 -5 -6	К4-1 -2 -3 -4 -5 -6	К5-1 -2 -3 -4 -5 -6	К6-1 -2 -4 -4 -5
Средний	К1-1 -2 -3 -4 -5 -6	К2-1 -2 -3 -4 -5 -6 -7	К3-1 -2 -3 -4 -5 -6 -7	К4-1 -2 -3 -4 -5 -6 -7	К5-1 -2 -3 -4 -5 -6 -7	К6-1 -2 -3 -4 -5 -6



Примечания:

Если в торце крайнего ряда фахверная колонна устанавливается в шаге, предусматриваемом в торце здания колонн или отдельно стоящие колонны (см. узел 20 на листе 22), на листе диафрагмы (поз. 20 на листе 9) следует перенести из соседней панели раскос решетки.

ТК 1974г.

Геометрические схемы нижних (подкрановых) частей колонн при наличии проходов вдоль подкрановых путей

Серия 1.424-4 Выпуск 1 Лист 3

Колонны крайнего ряда

Наличие прокладок	Марка	$[N_в]$ Наружная ветвь, тс	$[N_в]$ Подкрановая ветвь, тс	$[Q]$, тс	Марка	$[N_в]$ Наружная ветвь, тс	$[N_в]$ Подкрановая ветвь, тс	$[Q]$, тс	Марка	$[N_в]$ Наружная ветвь, тс	$[N_в]$ Подкрановая ветвь, тс	$[Q]$, тс	Марка	$[N_в]$ Наружная ветвь, тс	$[N_в]$ Подкрановая ветвь, тс	$[Q]$, тс	Марка	$[N_в]$ Наружная ветвь, тс	$[N_в]$ Подкрановая ветвь, тс	$[Q]$, тс
Без прокладок	Д1-1	77	117	13.5	Д2-1	77	117	10.7	Д3-1	96	130	10.8	Д4-1	120	150	11.3	Д5-1	154	175	12.3
	-2	96	137	15.0	-2	96	137	12.7	-2	120	160	13.3	-2	164	186	14.5	-2	210	218	16.1
	-3	120	163	18.5	-3	120	163	15.8	-3	154	191	15.7	-3	222	229	17.8	-3	233	266	19.6
	-4	154	191	21.9	-4	154	191	18.7	-4	233	229	18.5	-4	243	273	21.8	-4	297	318	22.8
	-5	238	229	22.0	-5	238	229	23.3	-5	252	273	23.3	-5	309	322	24.1	-5	340	352	23.8
	—	—	—	—	-6	252	273	22.3	-6	345	323	23.8	-6	350	352	24.1	—	—	—	—
С прокладками	К1-1	77	117	21.1	К2-1	77	117	17.4	К3-1	77	106	19.3	К4-1	96	119	13.8	К5-1	114	136	14.2
	-2	96	137	24.7	-2	96	137	21.0	-2	96	130	17.0	-2	120	150	17.2	-2	154	175	21.5
	-3	120	163	26.4	-3	120	163	21.8	-3	120	160	20.2	-3	154	186	25.3	-3	210	218	26.6
	-4	164	191	26.4	-4	154	191	25.7	-4	164	191	23.7	-4	222	229	23.6	-4	233	266	27.3
	—	—	—	—	-5	238	229	26.7	-5	233	229	23.7	-5	243	273	23.0	-5	297	318	27.3
	—	—	—	—	—	—	—	—	-6	252	273	22.7	-6	309	322	23.0	-6	340	352	27.3

Наличие прокладок	Марка	$[N_в]$ Наружная ветвь, тс	$[N_в]$ Подкрановая ветвь, тс	$[Q]$, тс
Без прокладок	Д6-1	199	206	14.1
	-2	222	254	17.8
	-3	286	306	20.0
	-4	328	341	23.7
	—	—	—	—
	—	—	—	—
С прокладками	К6-1	143	163	19.0
	-2	199	206	23.0
	-3	222	254	27.1
	-4	286	306	27.1
	-5	328	341	27.1
	—	—	—	—

Колонны среднего ряда

Наличие прокладок	Марка	$[N_в]$, тс	$[Q]$, тс	Марка	$[N_в]$, тс	$[Q]$, тс	Марка	$[N_в]$, тс	$[Q]$, тс	Марка	$[N_в]$, тс	$[Q]$, тс	Марка	$[N_в]$, тс	$[Q]$, тс
Без прокладок	Е1-1	117	23.4	Е2-1	117	20.1	Е3-1	130	21.0	Е4-1	150	18.0	Е5-1	195	21.4	Е6-1	128	22.9
	-2	137	27.4	-2	137	23.4	-2	160	22.4	-2	186	25.2	-2	218	25.5	-2	254	28.2
	-3	163	30.1	-3	163	27.6	-3	191	23.7	-3	229	30.5	-3	266	30.8	-3	306	33.3
	-4	191	30.7	-4	191	31.0	-4	229	33.0	-4	273	31.9	-4	318	30.8	-4	341	30.3
	-5	229	30.7	-5	229	31.0	-5	273	33.0	-5	322	31.9	-5	352	30.8	-5	429	30.3
	-6	273	30.7	-6	273	31.0	-6	322	33.0	-6	352	31.9	-6	441	30.8	-6	525	30.3
	—	—	—	-7	322	31.0	-7	352	33.0	-7	452	31.9	-7	539	30.8	—	—	—
С прокладками	К1-1	90	24.0	К2-1	90	20.6	К3-1	108	21.6	К4-1	133	23.6	К5-1	157	25.1	К6-1	193	28.1
	-2	108	28.8	-2	108	24.7	-2	133	26.6	-2	157	27.9	-2	193	30.8	-2	235	33.3
	-3	133	30.7	-3	133	30.4	-3	157	31.4	-3	193	31.9	-3	235	30.8	-3	281	33.3
	-4	157	30.7	-4	157	31.0	-4	193	33.0	-4	235	31.9	-4	281	30.8	-4	341	30.3
	-5	193	30.7	-5	193	31.0	-5	235	33.0	-5	281	31.9	-5	352	30.8	-5	429	30.3
	-6	235	30.7	-6	235	31.0	-6	281	33.0	-6	352	31.9	-6	441	30.8	-6	525	30.3
	—	—	—	-7	281	31.0	-7	352	33.0	-7	458	31.9	-7	539	30.8	—	—	—

Примечания:

1. Порядок выбора марок нижних частей колонн приведен в п.п. 36÷37 пояснительной записки.
2. Допускаемые продольные силы $[N_в]$ для наружных ветвей колонн крайнего ряда определены с учетом возможного местного момента в ветви от ветровой нагрузки (в плоскости решетки) $M=0.45$ тс·м.

Условные обозначения:

$[N_в]$ — допускаемая продольная сила в ветви

$[Q]$ — допускаемая поперечная сила в колонне.

ТК 1974г.

Таблицы для выбора марок нижних частей колонн.

Серия 1.424-4

Выпуск 1 | Лист 4

Колонны при отсутствии проходов

Крайний ряд | Средний ряд

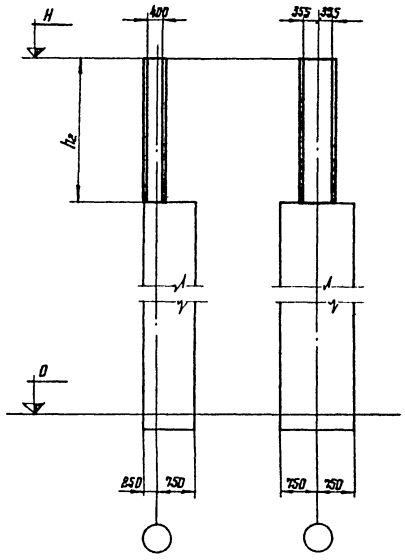


Таблица 1

Марки

Ряд колонн \ h2(м)	3,9	5,1
Крайний ряд	А1-1	А2-1
	-2	-2
	-3	-3
		-4
Средний ряд	Б1-1	Б2-1
	-2	-2
	-3	-3
	-4	-4
		-5

Колонны при наличии проходов

Крайний ряд | Средний ряд

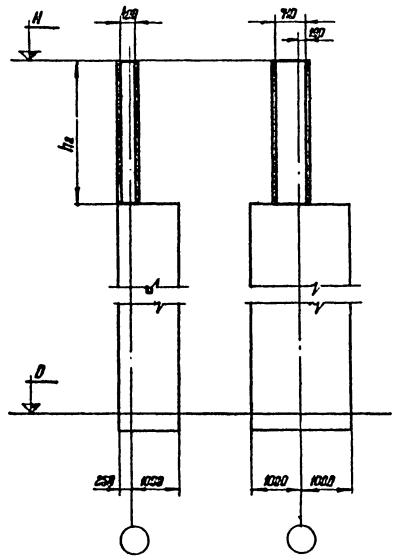


Таблица 2

Марки

Ряд колонн \ h2(м)	3,9	5,1
Крайний ряд	А1-1	А2-1
	-2	-2
	-3	-3
		-4
Средний ряд	Б1-1	Б2-1
	-2	-2
	-3	-3
	-4	-4
		-5

Таблица 3

Несущая способность марок А1-

M(тс·м) \ N(тс)	10	15	20	25	30	35	40	45	50
30									
40									
50									
60									
70		1							
80									
90									
100					2			3	
110									
120									
130									
140									

Порядок выбора марок:

Обозначение каждой марки (например А1-1) состоит из двух частей, разделенных тире.

Первая часть (А1) определяется геометрическими параметрами колонны, вторая (1) – усилиями N и M в колонне.

Первая часть марки устанавливается по приведенным здесь таблицам 1 и 2, вторая часть – по таблице 3 данного листа и таблицам 4-8 на листе 6, в которых эта часть марки показана в кружках (области применения марок ограничены в таблицах жирными линиями).

Условные обозначения:

M — расчетный момент в плоскости рамы

N — расчетная продольная сила

ТК 1974г	Таблицы для выбора марок верхних частей колонн	Серия 1.424-4 Выпуск 1 Лист 5

13026 12

УКРПРОЕКТСТАЛЬКОНСТРУКЦИЯ г. Киев
Директор ин-та Неучев
Гл. инж. ин-та Лозенко
Нач. отдела Лозенко
Гл. конструкт. Борский
Гл. инж. пр-та Лопух
Руководитель Дельская
Проверил Яхненкова
Исполнил Корженникова
ЦНИИПРОЕКТСТАЛЬКОНСТРУКЦИЯ г. Москва
Директор ин-та Кузьмичев
Гл. инж. ин-та Кузнецов
Нач. отдела Пастернакий
Гл. конструктор Шубенков

Несущая способность марок П2-

Таблица 4

N(тс) \ M(тс·м)	10	15	20	25	30	35	40	45	50	55	60	65
30												
40												
50												
60		①										
70					②							
80							③					
90												
100												
110										④		
120												
130												
140												

Несущая способность марок Б1- ; В1-

Таблица 5

N(тс) \ M(тс·м)	10	15	20	25	30	35	40	45	50	55	60	65	70	75	80	85
50																
60																
70																
80																
90																
100																
110					①											
120																
130																
140																
150																
160																
170									②							
180																
190																
200																
210																
220											③					
230																
240																
250															④	
260																
270																

Несущая способность марок Б2- ; В2-

Таблица 6

N(тс) \ M(тс·м)	20	25	30	35	40	45	50	55	60	65	70	75	80	85	90	95	100	105	110
50																			
60																			
70																			
80																			
90			①																
100																			
110																			
120																			
130							②												
140																			
150																			
160																			
170												③							
180																			
190																			
200																			
210															④				
220																			
230																			
240																			
250																			⑤
260																			
270																			

Порядок выбора марок и условные обозначения на листе 5

ТК 57Т-

Таблица для выбора марок верхних сеток колонн (продолжение)

Серия 1.424-4

Выпуск 1 | Лист 6

13026 13

ЦНИИПРОЕКТСТАЛЬКОНСТРУКЦИЯ г. Москва

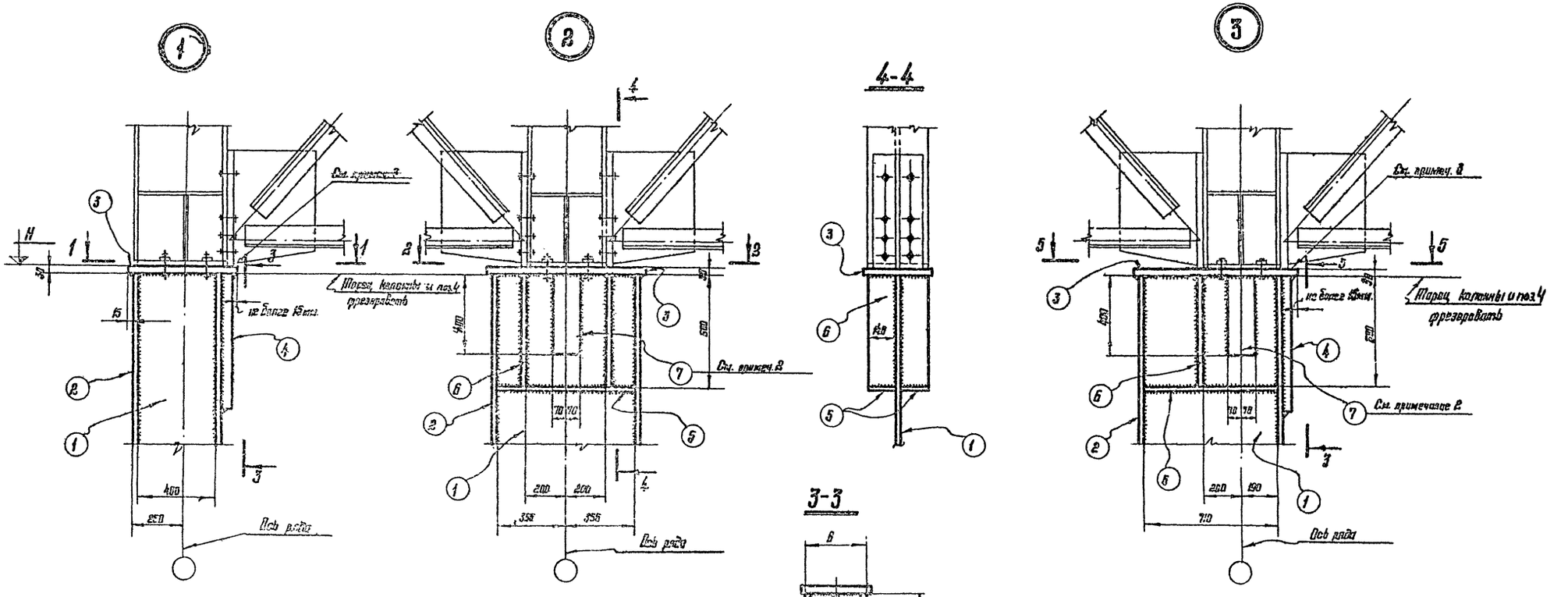
Директор ин-та Жегалкин; Гл. инж. ин-та Лазарев; Нач. отдела Баклановский; Гл. конструктор Щербов

УКРПРОЕКТСТАЛЬКОНСТРУКЦИЯ г. Киев

Директор ин-та Несвет; Гл. инж. ин-та Пучков; Нач. отдела Давыденко; Гл. инж. пр-та Боркий

Гл. инж. пр-та Лопух; Орловцев Детская; Проверил Желтенкова; Контролер Кругленкова

Гл. инж. пр-та Ушкалов; Н. контр. Сергеев; Гл. конструктор Щербов



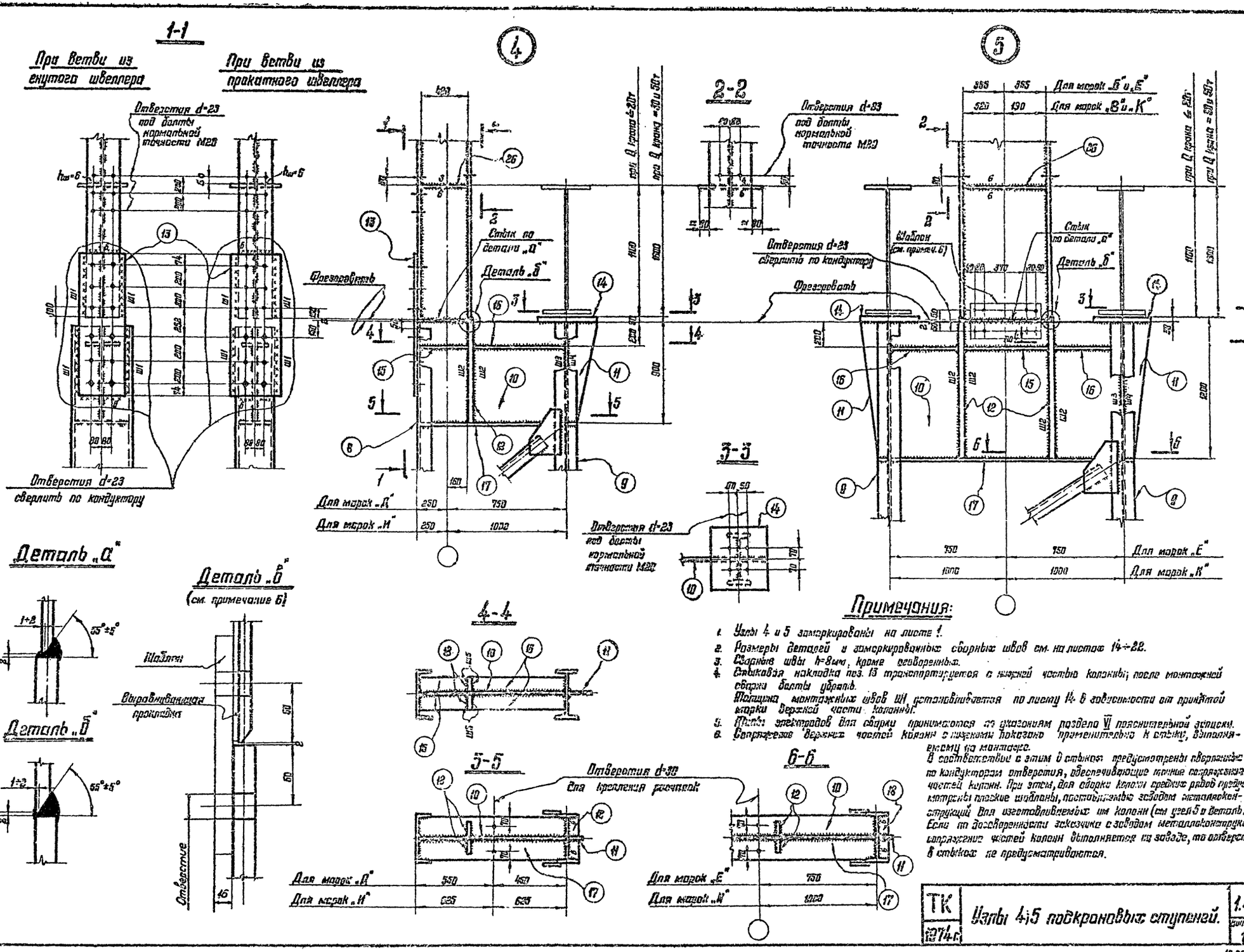
Примечания:

1. Узлы 1; 2; 3 и 24 замаркированы на листе 1.
2. Поз. 7 в узлах 2 и 3 предусматривается только при установке на колонну вертикальных ферм с одинарным опорным раскосом двух ферм балок 18 м.
3. В узлах 1 и 3 обе опорные ребра ферм на одной колонне (поз. 3) не допускается.
4. Размеры болтов и швов см. на листе 14.
5. Все отверстия d=23мм под болты нормальной точности М20.
6. Сварные швы h=8мм, кроме оговоренных.
7. Типы электродов для сварки принимаются по указаниям раздела V пояснительной записки.

ТК 1574гг.	Узлы 1; 2; 3 оголовков колонн и узла 24	Серия 1.424-4	Выпуск 1 / Лист 7

ЦНИИпромстальконструкция г. Москва
УКРПРОЕКТСТАЛЬКОНСТРУКЦИЯ г. Киев
Директор ин-та Нечаев
Гл. инж. ин-та Лосенко
Нач. отдела Обухова
Гл. инж. пр-та Волков
Деталировал Бельская
Проверил Бельская
Нормоконтр. Нартелия
Гл. инж. пр-та Брагинец
Руководитель Ахвледиани
Гл. конструктор Нартелия
Гл. инж. пр-та Нартелия
Руководитель Назаров
Нач. отдела Нартелия
Гл. конструктор Нартелия
Гл. инж. пр-та Нартелия
Руководитель Назаров
Нач. отдела Нартелия
Гл. конструктор Нартелия
Гл. инж. пр-та Нартелия

ЦНИИПРОЕКТСТАЛЬКОНСТРУКЦИЯ г. Москва
УКРПРОЕКТСТАЛЬКОНСТРУКЦИЯ г. Киев

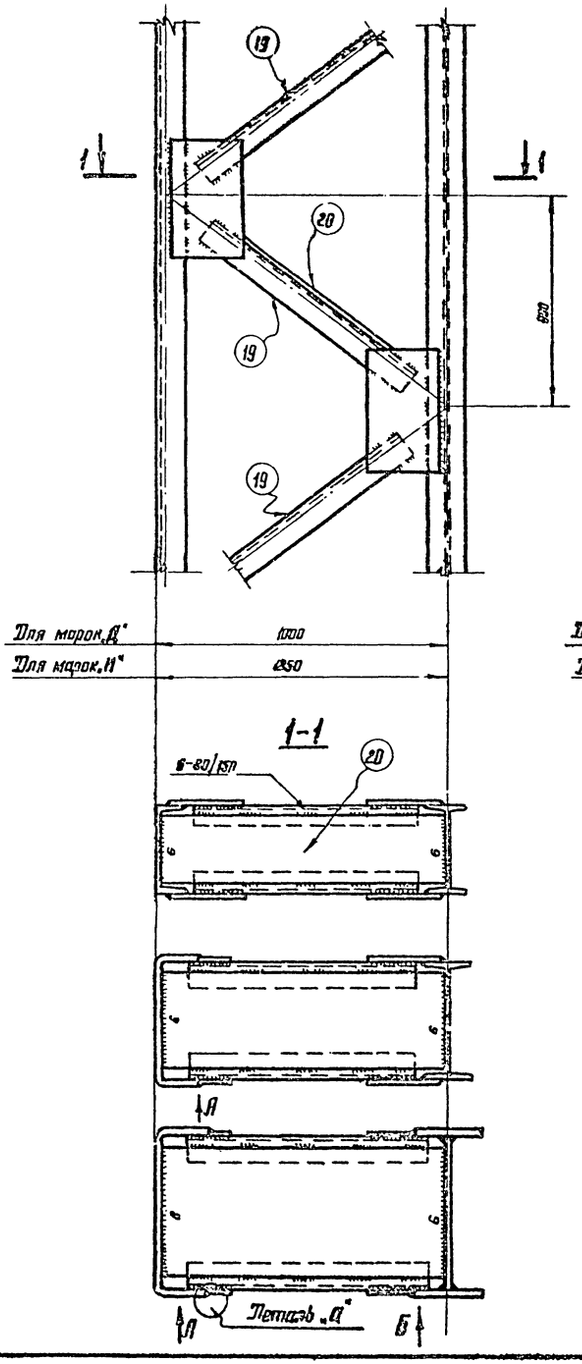


Примечания:

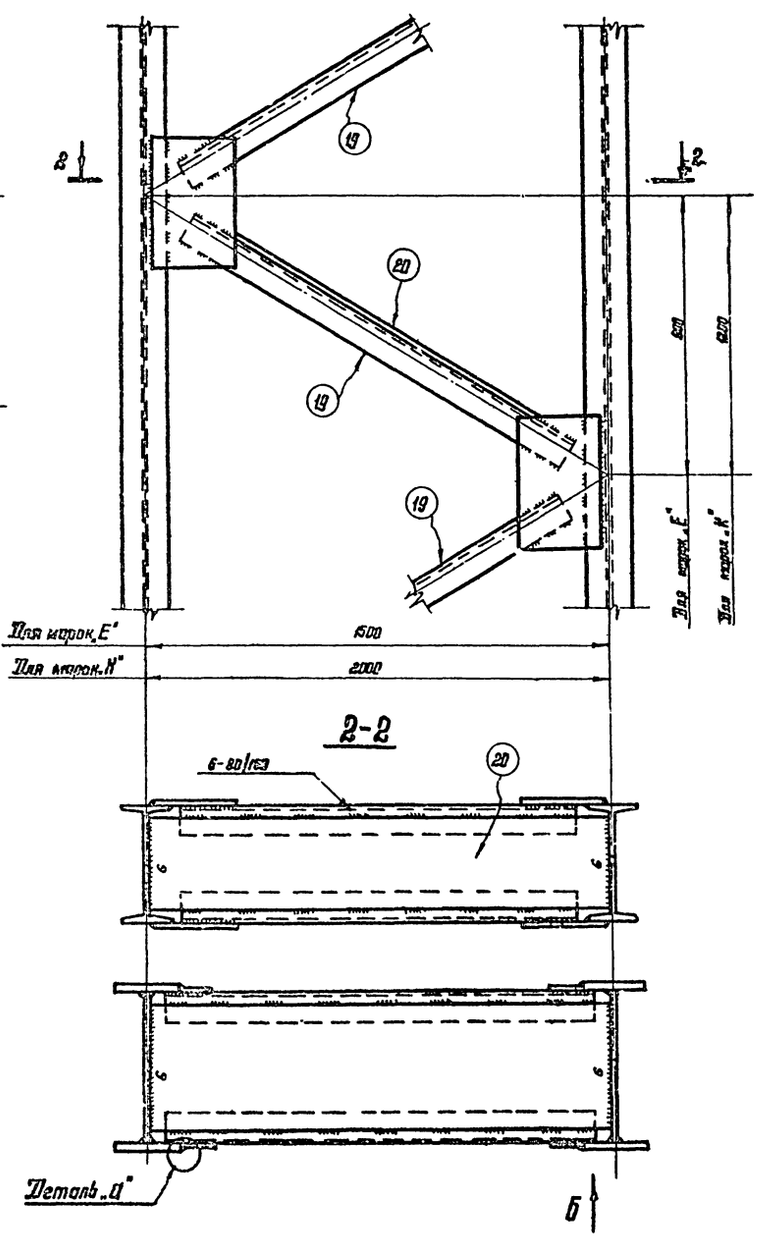
1. Узлы 4 и 5 замаркированы на листе 1.
2. Размеры деталей и замаркированных сборных швов см. на листах 14÷22.
3. Сварные швы h=8мм, кроме оговоренных.
4. Стыковая накладка поз. 13 транспортируется с нижней частью колонны; после монтажной сборки болты убрать.
   Толщина монтажных швов Ш1 устанавливается по листу 14 в зависимости от принятой марки верхней части колонны.
5. Типы электродов для сварки принимаются по указаниям раздела VII пояснительной записки.
6. Строгаются верхние части колонн с подкрановыми площадками перпендикулярно к стенке, выполняемому по монтажу.
   В соответствии с этим в стыках предусмотрены вертикальные по конструкции отверстия, обеспечивающие точные сопряжения частей колонн. При этом, для сборки колонн средних рядов предусматриваются плоские шаблоны, поставляемые заводом металлоконструкций для изготовляемых им колонн (см. узел 5 и деталь „Е"). Если по договоренности изготовление с заводом металлоконструкций сопряжение частей колонн выполняется на заводе, то отверстия в стыках не предусматриваются.

ТК 1974 г.	Узлы 4 и 5 подкрановых ступеней.			Серия 1.424-4	
				Выпуск 1	Лист 8

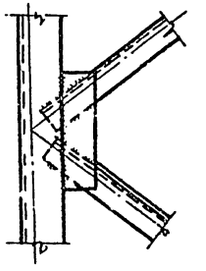
6 Крайний ряд



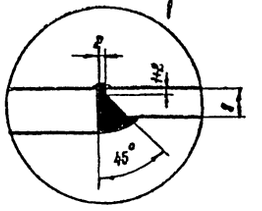
7 Средний ряд



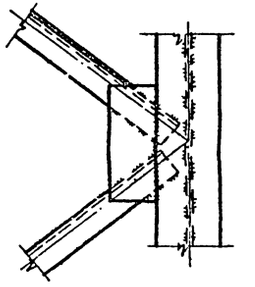
Вид А



Деталь „Д"



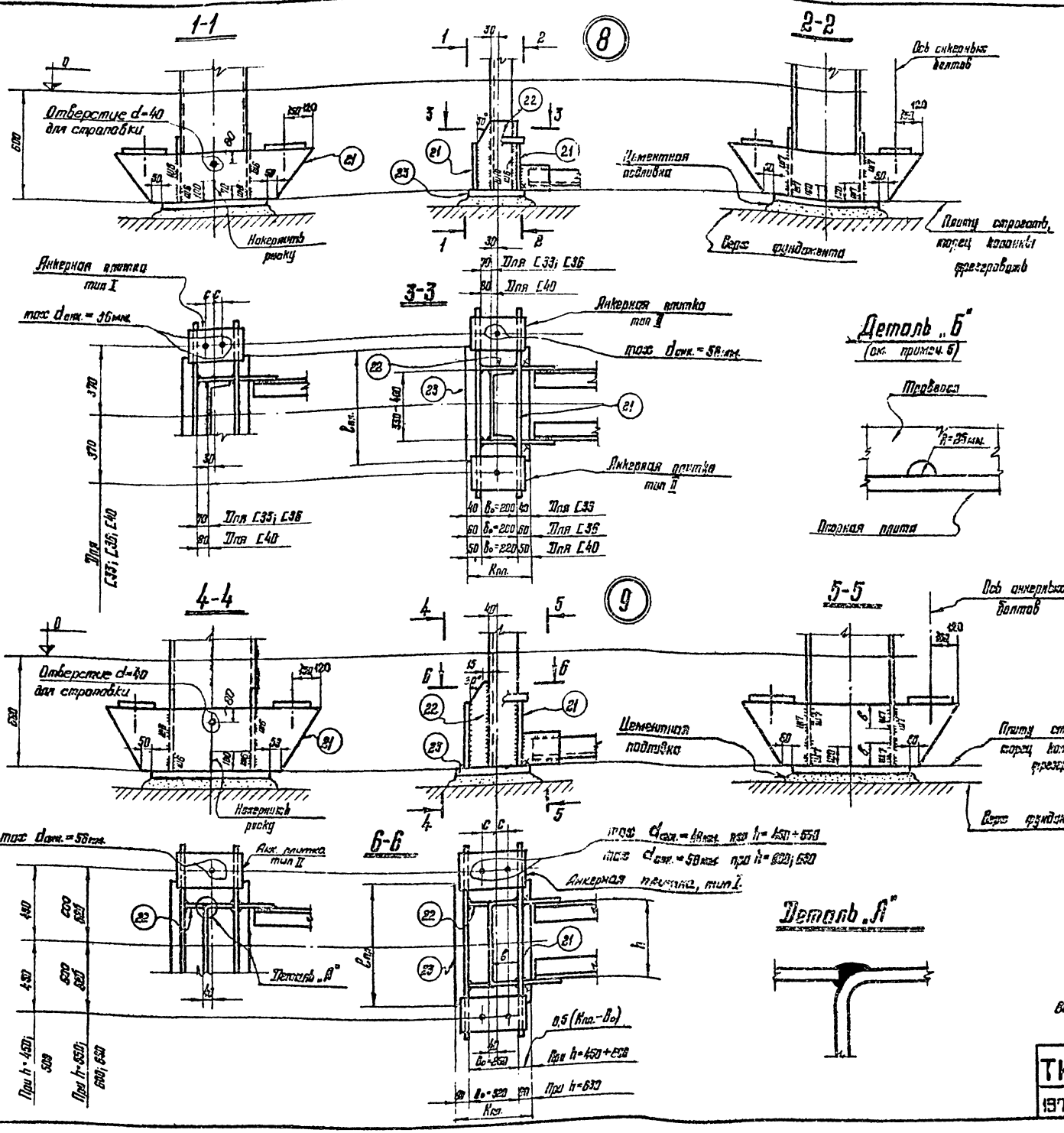
Вид Б



Примечания:

1. Узлы 6;7 замаркированы на листе 1.
2. Размеры сечений элементов решетки и усилия в распорах приведены на листах 15÷22.
3. Размеры сварных швов, приваривающих элементы решетки, принимаются по расчету.
4. При разработке чертежей КМД колонн с ветвями из сварных и гнутых профилей желательно принимать бесфасоночное решение узлов решетки, если это позволяют нормы подбора ветвей.
5. Типы электродов для сварки принимаются по указаниям раздела V пояснительной записки.
6. Фасонки принимать толщиной 8мм. из низколегированной стали марки ВСт3кп2 по ГОСТ 380-71*.

| | | |



Примечания:

1. Узлы 8; 9 замаркированы на листе 1.
2. Размеры деталей и сварных швов см. на листах 15-22.
3. Приведенные на чертеже значения „max $d_{анк}$" показывают максимально допустимые диаметры анкерных болтов.
   Диаметр и количество болтов в базе (гайки 4) для колонны проектируемого здания устанавливается по расчету, с учетом унификации болтов для данного объекта.
4. Размеры анкерных плиток принимать по листу 13.
5. В каждой траверсе (поз. 21) предусматривать отверстие для стока воды (см. деталь „Б").
6. В опорных плитах (поз. 23) предусматривать отверстия d=100мм. для подливки раствора из расчета одного отверстия на каждые 0,5м² площади плиты.
7. Проверены базы с температурными швами должны быть вырезаны по контурам, как показано на листе 22.

Внесены исправления рук. бригады Жиленковой Т.И.
29.09.76

ЦНИИПРОЕКТСТАЛЬКОНСТРУКЦИЯ г. Москва	Директор ин-та	Мельников	
	Гл. инж. ин-та	Кизнетов	
	Нач. отдела	Гасанулин	
	Гл. конструкт.	Шубатов	
УКРПРОЕКТСТАЛЬКОНСТРУКЦИЯ г. Киев	Директор ин-та	Ненько	
	Гл. инж. ин-та	Лукенко	
	Нач. отдела	Шаблинский	
	Гл. инж. пр-та	Гарюшкин	
	Гл. инж. проекта	Бельская	
	Гл. инж. проекта	Бутенко	
	Гл. инж. проекта	Гарбуз	
	Гл. инж. проекта	Остапчук	
	Гл. инж. проекта	Остапчук	

ТК 1974г.

Узлы 8; 9 баз колонн

Серия 1.424-4
Выпуск 1
Лист 10

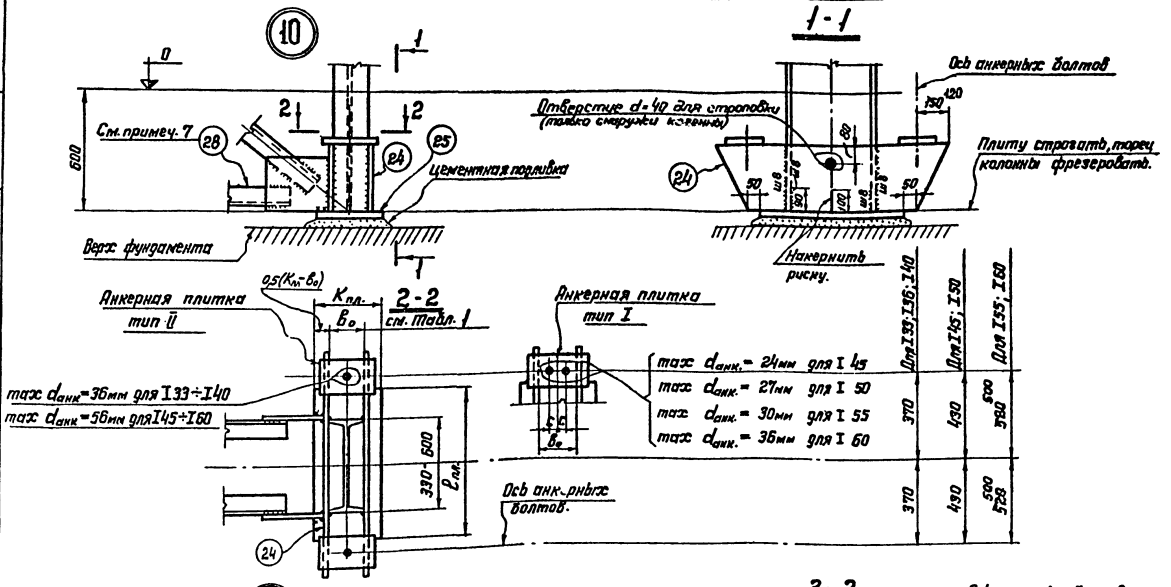


Таблица 1

Сечение ветви	B_o
I 33	140
I 36	145
I 40	155
I 45	160
I 50	170
I 55	180
I 60	190

Примечания:

1. Узлы 10; 11 замаркированы на листе 1.
2. Размеры деталей и сварных швов см. на листах 19-22.
3. Приведенные на чертеже значения „max $d_{анк}$" показывают максимально допустимые диаметры анкерных болтов.
   Диаметр и количество болтов в базе (2 или 4) для колонн проектируемого здания устанавливается по расчету, с учетом унификации болтов для данного объекта.
4. Размеры анкерных плиток принимать по листу 13.
5. В каждой траверсе (поз. 24) предусматривать отверстие для стока воды (см. деталь „Б" на листе 10).
6. В опорных плитах (поз. 25) предусматривать отверстия $d = 100$мм для подливки раствора из расчета одного отверстия на каждые 0,5 м² площади плиты.
7. При разработке чертежей КМД элемент решетки поз. 28 можно располагать снаружи ветвей для более компактного решения узлов.
8. Траверсы баз у температурных швов должны быть обрезаны на монтаже, как показано на листе 12.

Внесены изменения рук. бриг. Жиленковой Т.И. 29.09.76.

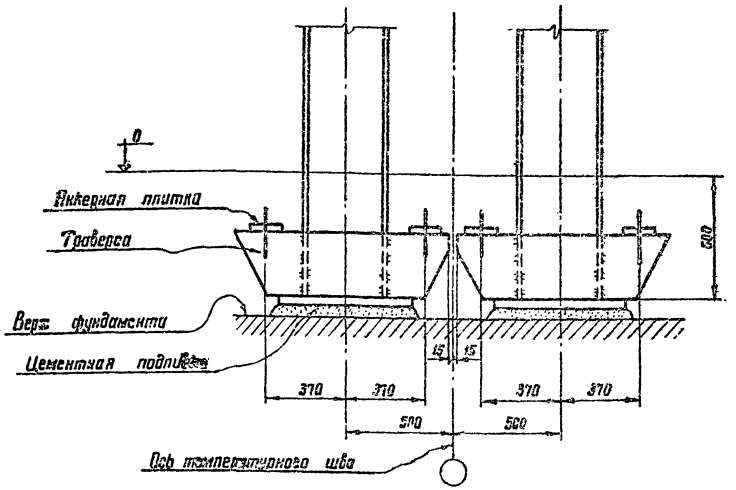
ТК 1974 г.	Узлы 10; 11 баз колонн	Серия 1.424-4 Выпуск 1 Лист 11

УКРПРОЕКТСТАЛЬКОНСТРУКЦИЯ г. Киев

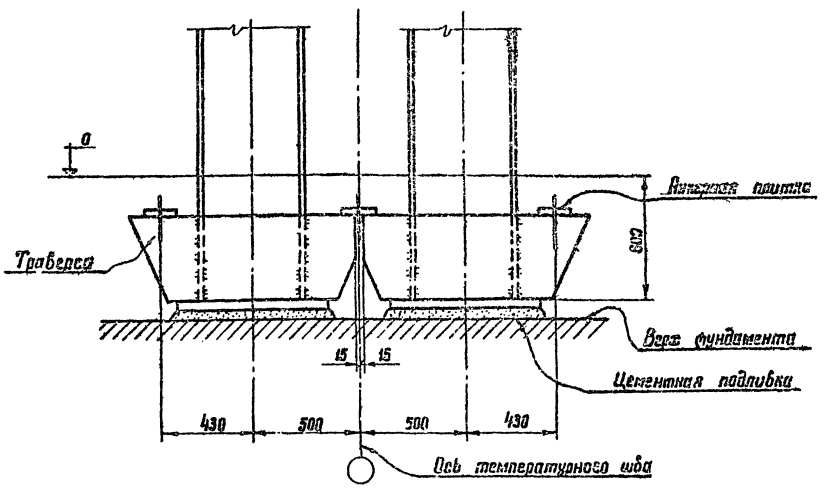
ЦНИПРОЕКТСТАЛЬКОНСТРУКЦИЯ г. Москва

1302.6 18

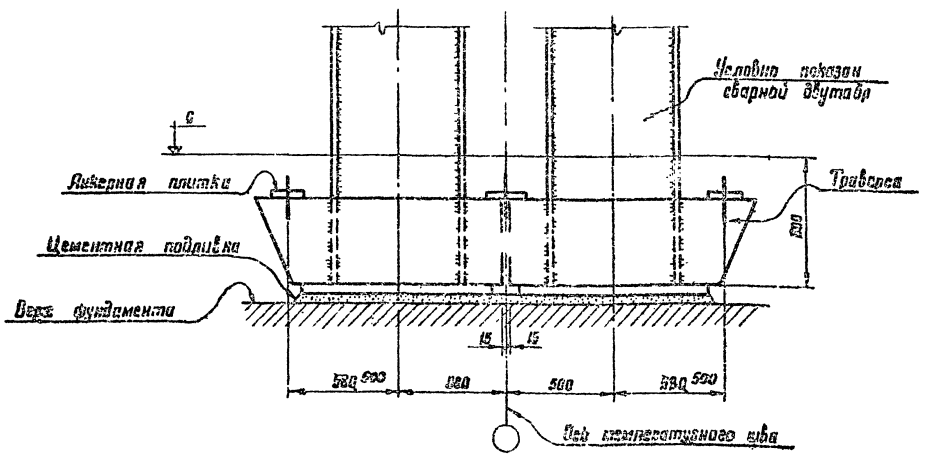
При ветвях из I 33; I 36; I 40.



При ветвях из I 45 и I 50



При ветвях из I 55; I 60 и сварного двутавра h=630



Примечания:

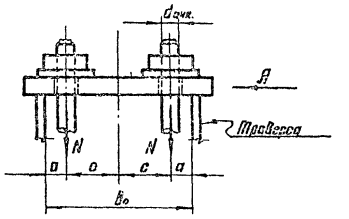
1. На чертеже изображены базы колонн у температурного шва для ветвей из двутаврового профиля.
   Базы для ветвей из швеллерного профиля решаются аналогично.
2. Размеры всех деталей, в том числе совмещенной анкерной плитки у оси температурного шва, принимаются по базам рядовых колонн с обрезкой траверс на монтаже у оси температурного шва, как показано на чертеже.

Внесены исправления рук. брит. Жиленковой Т.И. 29.09.76

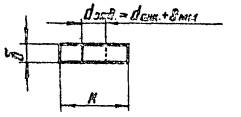
ТК 1974	Базы колонн у температурного шва	Серия 1.424-4	Выпуск 1	Лист 18

ЦНИИПРОЕКТСТАЛЬКОНСТРУКЦИЯ г. Москва
УКРПРОЕКТСТАЛЬКОНСТРУКЦИЯ г. Киев
Гл. инж. пр-та Мельников; Гл. инж. пр-та Лапин; Гл. инж. пр-та Нечаев
Нач. отдела Казначеев; Гл. инж. пр-та Белецкая; Гл. инж. пр-та Лысенко
Гл. констр. Шульгин; Брилевой Белецкая; Отдела Комарова; Отдела Обуховко
Проверил Крупенников; Проверил Бородкин

Анкерные плитки типа I

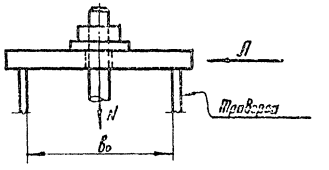


Вид А



$d_{анк.}$	[N]	Сечение плитки K×δ	Расстояние между траверсами „Bo" (мм)																			
			100		110		120		130		200		220		250		280		320		360	
			a	c	a	c	a	c	a	c	a	c	a	c	a	c	a	c	a	c	a	c
мм	тс	мм	мм																			
20	3,15	120×25	50	30	50	35	50	40	50	45	50	50	50	50	55	75	60	90	50	110	50	130
22	3,94	120×30	"	"	"	"	"	"	"	"	"	"	"	"	"	"	"	"	"	"	"	"
24	4,53	120×30	"	"	"	"	"	"	"	"	"	"	"	"	"	"	"	"	"	"	"	"
27	5,07	160×30	—	—	"	"	"	"	"	"	"	"	"	"	"	"	"	"	"	"	"	"
30	7,25	160×40			—	—	"	"	"	"	"	"	"	"	"	"	"	"	"	"	"	"
36	10,6	200×40					—	—	"	"	"	"	"	"	"	"	"	"	"	"	"	"
42	14,6	200×50							—	—	—	—	—	—	120	65	60	90	60	120	60	120
48	19,2	240×50													"	"	"	"	"	"	"	"
56	26,6	280×60													—	—	"	"	"	"	"	"

Анкерные плитки типа II



$d_{анк.}$	[N]	Ширина плитки „K"	Расстояние между траверсами „Bo" (мм)												
			140	145	155	160	170	180	190	200	220	250	280	320	360
			Толщина анкерной плитки „δ"												
мм	тс	мм	мм												
20	3,15	120	20	20	20	20	25	25	25	25	25	25	30	30	30
22	3,94	120	25	25	25	25	"	"	"	"	30	30	"	40	40
24	4,53	120	"	"	"	"	"	30	30	30	"	"	40	"	"
27	5,97	160	"	"	"	"	"	"	"	"	"	"	"	"	"
30	7,25	160	"	"	30	30	30	"	"	"	40	40	"	"	"
36	10,6	200	30	30	"	"	"	"	"	40	"	"	"	"	50
42	14,6	200	40	40	40	40	40	40	40	"	"	50	50	60	60
48	19,2	240,280	"	"	"	"	"	"	"	"	50	"	"	"	"
56	26,6	280,240	"	"	50	50	50	50	50	50	60	60	60	—	—

Условное обозначение:

[N] — допускаемое усилие на анкерный болт

Примечания:

1. Тип анкерной плитки (I или II) определяется принятым для базы ветви числом анкерных болтов (2 или 4); сечение анкерной плитки определяется принятым диаметром анкерных болтов и расстоянием Bo между траверсами базы.
2. Материал анкерных плиток и болтов – углеродистая сталь марки ВСт3кп2 по ГОСТ380-71**

Внесены изменения рук. бриг. Жиленковой Т.И. Фомичев 20.09.76

ТК 1974г	Сортамент анкерных плиток для баз колонн.	Серия 1.424-4	
		Выпуск 1	Лист 13 и

13026-20

Укрпроектстальконструкция г. Киев
Гипростальконструкция г. Москва

Марки А

№ узла	Позиции; обозначение швов	Марка стали; тип электрода	А1-			А2-			
			1	2	3	1	2	3	4
1	1	14Г2	– 400×8	– 400×8	– 400×8	– 400×8	– 400×8	– 400×8	– 400×8
	2	—"—	– 280×10	– 320×12	– 320×16	– 280×10	– 320×12	– 320×16	– 360×20
	3	ВСт3кп2	– δ=30	– δ=30	– δ=30	– δ=30	– δ=30	– δ=30	– δ=30
	4	—"—	– δ=60	– δ=60	– δ=50	– δ=60	– δ=60	– δ=50	– δ=40
	ш9	342	12	12	10	12	12	10	10
4	26	ВСт3кп2	– δ=12	– δ=12	– δ=12	– δ=12	– δ=12	– δ=12	– δ=12
	ш1	350А	8	10	10	8	10	10	12
Масса марки в кг			410	480	550	500	590	680	840

Марки Б

№ узла	Позиции; обозначение швов	Марка стали; тип электрода	Б1-				Б2-				
			1	2	3	4	1	2	3	4	5
2	1	14Г2	– 710×10	– 710×10	– 710×10	– 710×10	– 710×10	– 710×10	– 710×10	– 710×10	– 710×10
	2	—"—	– 280×10	– 320×12	– 360×14	– 400×16	– 280×10	– 320×12	– 360×14	– 400×16	– 400×20
	3	ВСт3кп2	– δ=30	– δ=30	– δ=30	– δ=30	– δ=30	– δ=30	– δ=30	– δ=30	– δ=30
	5	—"—	– δ=12	– δ=12	– δ=12	– δ=12	– δ=12	– δ=12	– δ=12	– δ=12	– δ=16
	6	—"—	– δ=25	– δ=25	– δ=25	– δ=25	– δ=25	– δ=25	– δ=25	– δ=25	– δ=25
	7*)	—"—	– δ=12	– δ=12	– δ=12	– δ=12	– δ=12	– δ=12	– δ=12	– δ=12	– δ=12
5	26	ВСт3кп2	– δ=12	– δ=12	– δ=12	– δ=12	– δ=12	– δ=12	– δ=12	– δ=12	– δ=12
24	27	ВСт3кп2	—	—	—	—	– δ=12	– δ=12	– δ=12	– δ=12	– δ=12
Масса марки в кг			570	640	730	820	700	800	900	1020	1150

*) См. примечание 3

Марки В

№ узла	Позиции; обозначение швов	Марка стали; тип электрода	В1-				В2-				
			1	2	3	4	1	2	3	4	5
3	1	14Г2	– 710×10	– 710×10	– 710×10	– 710×10	– 710×10	– 710×10	– 710×10	– 710×10	– 710×10
	2	—"—	– 280×10	– 320×12	– 360×14	– 400×16	– 280×10	– 320×12	– 360×14	– 400×16	– 400×20
	3	ВСт3кп2	– δ=30	– δ=30	– δ=30	– δ=30	– δ=30	– δ=30	– δ=30	– δ=30	– δ=30
	4	—"—	– δ=30	– δ=30	– δ=30	– δ=30	– δ=30	– δ=30	– δ=30	– δ=30	– δ=30
	5	—"—	– δ=12	– δ=12	– δ=12	– δ=12	– δ=12	– δ=12	– δ=12	– δ=12	– δ=12
	6	—"—	– δ=25	– δ=25	– δ=25	– δ=25	– δ=25	– δ=25	– δ=25	– δ=25	– δ=25
	7*)	—"—	– δ=12	– δ=12	– δ=12	– δ=12	– δ=12	– δ=12	– δ=12	– δ=12	– δ=12
	ш9	342	8	8	8	8	8	8	8	8	8
5	26	ВСт3кп2	– δ=12	– δ=12	– δ=12	– δ=12	– δ=12	– δ=12	– δ=12	– δ=12	– δ=12
24	27	ВСт3кп2	—	—	—	—	– δ=12	– δ=12	– δ=12	– δ=12	– δ=12
Масса марки в кг			580	650	740	830	710	810	920	1040	1170

*) См. примечание 3

Примечания:

1. Узлы замаркированы на листе 1 и изображены:
   Узлы 1; 2; 3 и 24 — на листе 7
   —"— 4 и 5 — " " 8.
2. Масса марки дана с учетом наплавленного металла сварных швов (1% от массы основного металла).
3. Позиция 7 предусматривается только при опирании на колонну подстропильных ферм с суммарным опорным давлением двух ферм более 100 тс.
   Масса марки определена без учета этой позиции.
4. В массе марок А1- и А2- не учтены детали крепления стеновых панелей (см. лист 28).

ТК 1974г.	Размеры деталей, сварных швов и массы марок А1-; А2-; Б1-; Б2-; В1-; В2-	Серия 1.424-4	Выпуск 1	Лист 14

ЦНИИПроектСталь конструкция г. Москва

Укрпроектсталь конструкция г. Киев

№ узла	Позиции; обозначение швов	Марка стали; тип электрода	Марки Д1					Марки Д2-						Марки Д3-					
			1	2	3	4	5	1	2	3	4	5	6	1	2	3	4	5	6
4	8	14Г2	С33	С36	С40	Гн.С 450×152×10	Гн.С 500×152×12	С33	С36	С40	Гн.С 450×152×10	Гн.С 500×152×12	Гн.С 550×152×12	С36	С40	Гн.С 450×152×10	Гн.С 500×152×12	Гн.С 550×152×12	Гн.С 600×152×14
	9	—"—	I33	I36	I40	I45	I50	I33	I36	I40	I45	I50	I55	I36	I40	I45	I50	I55	I60
	10	—"—	–δ=12	–δ=12	–δ=14	–δ=14	–δ=14	–δ=12	–δ=12	–δ=14	–δ=14	–δ=14	–δ=18	–δ=12	–δ=14	–δ=14	–δ=14	–δ=18	–δ=18
	11	—"—	–δ=12	–δ=12	–δ=14	–δ=14	–δ=14	–δ=12	–δ=12	–δ=14	–δ=14	–δ=14	–δ=18	–δ=12	–δ=14	–δ=14	–δ=14	–δ=18	–δ=18
	12	—"—	–180×32	–180×32	–180×32	–180×32	–180×32	–180×32	–180×32	–180×32	–180×32	–180×32	–180×32	–180×32	–180×32	–180×32	–180×32	–180×32	–180×32
	13	—"—	–400×20	–400×20	–440×20	–400×20	–400×20	–400×20	–400×20	–440×20	–400×20	–400×20	–400×20	–400×20	–440×20	–400×20	–400×20	–400×20	–400×20
	14	ВСт3кп2	–δ=30	–δ=30	–δ=30	–δ=30	–δ=30	–δ=30	–δ=30	–δ=30	–δ=30	–δ=30	–δ=30	–δ=30	–δ=30	–δ=30	–δ=30	–δ=30	–δ=30
	15	—"—	–130×14	–140×14	–140×12	–180×12	–180×12	–130×14	–140×14	–140×12	–180×12	–180×12	–180×12	–140×14	–140×12	–180×12	–180×12	–180×12	–180×12
	16	—"—	–130×14	–140×14	–140×12	–180×12	–180×12	–130×14	–140×14	–140×12	–180×12	–180×12	–180×12	–140×14	–140×12	–180×12	–180×12	–180×12	–180×12
	17	—"—	–δ=14	–δ=14	–δ=12	–δ=12	–δ=16	–δ=14	–δ=14	–δ=12	–δ=12	–δ=16	–δ=16	–δ=14	–δ=12	–δ=12	–δ=16	–δ=16	–δ=16
	18	—"—	–δ=14	–δ=14	–δ=12	–δ=12	–δ=16	–δ=14	–δ=14	–δ=12	–δ=12	–δ=16	–δ=16	–δ=14	–δ=12	–δ=12	–δ=16	–δ=16	–δ=16
	Ш2	350А	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8
	Ш3	—"—	8	8	8	10	10	8	8	8	10	10	12	8	8	10	10	12	12
	Ш4	—"—	8	8	8	8	10	8	8	8	8	10	10	8	8	8	10	10	10
	Ш5	342А	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10
6	19	ВСт3кп2	L80×5,5 (N=±8,4т)	L90×6 (N=±10,1т)	L90×6 (N=±12,4т)	L100×6,5 (N=±14,7т)	L100×6,5 (N=±14,8т)	L75×5 (N=±7,2т)	L80×5,5 (N=± 8,5т)	L90×6 (N=± 10,6т)	L90×6 (N=± 12,5т)	L100×6,5 (N=± 15,0т)	L100×6,5 (N=± 15,0т)	L75×5 (N=± 7,25т)	L80×5,5 (N=± 8,9т)	L90×6 (N=± 10,5т)	L 6 (N=± 13,0т)	L100×6,5 (N=± 15,6т)	L100×6,5 (N=± 15,6т)
	20	—"—	–δ=8	–δ=8	–δ=8	–δ=8	–δ=8	–δ=8	–δ=8	–δ=8	–δ=8	–δ=8	–δ=8	–δ=8	–δ=8	–δ=8	–δ=8	–δ=8	–δ=12
8 9	21	ВСт3кп2	–250×14	–250×14	–320×12	–320×12	–400×12	–250×14	–250×14	–320×12	–320×12	–400×12	–400×16	–250×14	–320×12	–320×12	–400×12	–400×16	–400×16
	22	—"—	–δ=14	–δ=14	–δ=12	–δ=12	–δ=12	–δ=14	–δ=14	–δ=12	–δ=12	–δ=12	–δ=12	–δ=14	–δ=12	–δ=12	–δ=12	–δ=12	–δ=16
	23	—"—	–450×280×20/25	–500×320×20/25	–630×320×20/30	–630×360×21/30	–710×400×25/30	–450×280×20/25	–500×320×20/25	–630×320×20/30	–630×360×21/30	–710×400×25/30	–800×400×24/30	–500×320×20/25	–630×320×20/30	–630×360×21/30	–710×400×25/30	–800×400×24/30	–900×400×26/30
	Ш6	342А	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8	10
	Ш7	—"—	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8
	Ш10	—"—	8	10	10	—	—	8	10	10	—	—	—	10	10	—	—	—	—
10 11	24	ВСт3кп2	–250×14	–250×14	–320×12	–320×12	–400×12	–250×14	–250×14	–320×12	–320×12	–400×12	–400×16	–250×14	–320×12	–320×12	–400×12	–400×16	–400×16
	25	—"—	–500×280×22/25	–560×280×22/25	–630×320×27/30	–710×320×27/30	–710×360×33/36	–500×280×22/25	–560×280×22/25	–630×320×27/30	–710×320×27/30	–710×360×33/36	–900×360×30/36	–560×280×22/25	–630×320×27/30	–710×320×27/30	–710×360×33/36	–900×360×30/36	–900×400×36/40
	28	—"—	L80×5,5 (N=±6,3т)	L90×6 (N=±7,5т)	L90×6 (N=±9,3т)	L100×6,5 (N=±11,0т)	L100×6,5 (N=±11,0т)	L75×5 (N=± 5,4т)	L80×5,5 (N=±6,4т)	L90×6 (N=±7,9т)	L90×6 (N=±9,4т)	L100×6,5 (N=±11,2т)	L100×6,5 (N=± 11,2т)	L75×5 (N=± 5,4т)	L80×5,5 (N=± 6,1т)	L90×6 (N=±7,9т)	L90×6 (N=±9,1т)	L100×6,5 (N=± 11,1т)	L100×6,5 (N=± 11,1т)
	Ш8	342Г	8	8	8	10	10	8	8	8	10	10	12	8	8	10	10	12	14
Масса марки 6 кг			1320	1450	1640	1870	2180	1410	1550	1780	2010	2390	2730	1650	1900	2190	2570	2980	3390

Примечания:
1. Узлы замаркированы на листе 1 и изображены:
   Узел 4 — на листе 8,
   —"— 6 — " " 9,
   —"— 8; 9 — " " 10,
   —"— 10; 11 — " " 11.
2. Толщина плит позиций 23 и 25 дана в виде дроби, числитель которой показывает минимальную толщину плиты после строжки, требуемую по расчету, знаменатель – рекомендуемую толщину заготовки.
   Масса плит принята по минимальной толщине.
3. В массе, марки не учтены детали крепления стеновых панелей (см. лист 28).
4. Масса марки дана с учетом наплавленного металла сварных швов (1% от массы основного металла).

ТК 1974г | Размеры деталей, сварных швов и массы марок Д1-; Д2-; Д3- | Серия 1.424-4 | Выпуск 1 | Лист 15

УкрПроектСталь конструкция г. Киев
ЦНИИПроектСталь конструкция г. Москва
Гл. инж. ин-та Нечаев; Рук. ин-та Лисенко; Гл. инж. пр-та Абраменко; Нач. отдела Барский; Гл. инж. пр-та Мельников; Гл. инж. ин-та Кудинов; Гл. конструктор Щеблов; Гл. инж. пр-та Лапук; Гл. конструктор Белозерцев; Руководитель группы Ушаков; Исполнил Кудрявцев; Гл. инж. пр-та Гладков; Гл. конструктор Шкляник; Руководитель группы Шапиро; Исполнил Шапиро

13026 22

№ узла	Позиции; обозначение швов	Марка стали; тип электрода	Марки Д4- 1	Д4- 2	Д4- 3	Д4- 4	Д4- 5	Д4- 6	Марки Д5- 1	Д5- 2	Д5- 3	Д5- 4	Д5- 5	Марки Д6- 1	Д6- 2	Д6- 3	Д6- 4
4	8	14Г2	С40	Гн.Е 450×152×10	Гн.Е 500×152×12	Гн.Е 550×152×12	Гн.Е 600×152×14	Гн.Е 630×187×14 −630×12	Гн.Е 450×152×10	Гн.Е 500×152×12	Гн.Е 550×152×12	Гн.Е 600×152×14	Гн.Е 630×187×14 −630×12	Гн.Е 500×152×12	Гн.Е 550×152×12	Гн.Е 600×152×14	Гн.Е 630×187×14 −630×12
	9	—"—	I40	I45	I50	I55	I60	2-280×16	I45	I50	I55	I60	2-280×12	I50	I55	I60	2-280×12
	10	—"—	−δ=14	−δ=14	−δ=14	−δ=16	−δ=16	−δ=18	−δ=14	−δ=14	−δ=18	−δ=18	−δ=18	−δ=14	−δ=18	−δ=18	−δ=18
	11	—"—	−δ=14	−δ=14	−δ=14	−δ=16	−δ=16	−δ=18	−δ=14	−δ=14	−δ=18	−δ=18	−δ=18	−δ=14	−δ=18	−δ=18	−δ=18
	12	—"—	−180×32	−180×32	−180×32	−180×32	−180×32	−180×32	−180×32	−180×32	−180×32	−180×32	−180×32	−180×32	−180×32	−180×32	−180×32
	13	—"—	−440×20	−400×20	−400×20	−400×20	−400×20	−400×20	−400×20	−400×20	−400×20	−400×20	−400×20	−400×20	−400×20	−400×20	−400×20
	14	ВСт3кп2	−δ=30	−δ=30	−δ=30	−δ=30	−δ=30	−δ=30	−δ=30	−δ=30	−δ=30	−δ=30	−δ=30	−δ=30	−δ=30	−δ=30	−δ=30
	15	—"—	−140×12	−180×12	−180×12	−180×12	−180×12	−180×12	−180×12	−180×12	−180×12	−180×12	−180×12	−180×12	−180×12	−180×12	−180×12
	16	—"—	−140×12	−180×12	−180×12	−180×12	−180×12	−180×12	−180×12	−180×12	−180×12	−180×12	−180×12	−180×12	−180×12	−180×12	−180×12
	17	—"—	−δ=12	−δ=12	−δ=16	−δ=16	−δ=16	−δ=16	−δ=12	−δ=16	−δ=16	−δ=16	−δ=16	−δ=16	−δ=16	−δ=16	−δ=16
	18	—"—	−δ=12	−δ=12	−δ=16	−δ=16	−δ=16	−δ=16	−δ=12	−δ=16	−δ=16	−δ=16	−δ=16	−δ=16	−δ=16	−δ=16	−δ=16
	ш2	350А	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8	6	8	8	8	8
	ш3	—"—	8	10	10	12	12	12	10	10	12	12	12	10	12	12	12
	ш4	—"—	8	8	10	10	10	10	8	10	10	10	10	10	10	10	10
	ш5	342А	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10
6	19	ВСт3кп2	L75×5 (N=±8,0т)	L80×5,5 (N=±9,15т)	L90×6 (N=±12,0т)	L100×6,5 (N=±14,6т)	L100×6,5 (N=±16,2т)	L100×6,5 (N=±16,2т	L80×5,5 (N=±8,25т)	L90×6 (N=±10,8т)	L100×6,5 (N=±13,1т)	L100×6,5 (N=±15,3т)	L100×6,5 (N=±16,0т)	L80×5,5 (N=±9,45т)	L90×6 (N=±12,0т)	L100×6,5 (N=±13,4т)	L100×6,5 (N=±15,9т)
	20	—"—	−δ=8	−δ=8	−δ=8	−δ=8	−δ=12	−δ=12	−δ=8	−δ=8	−δ=8	−δ=12	−δ=12	−δ=8	−δ=8	−δ=12	−δ=12
8	21	ВСт3кп2	−320×12	−320×12	−400×12	−400×16	−400×16	−400×16	−320×12	−400×12	−400×16	−400×16	−400×16	−400×12	−400×16	−400×16	−400×16
	22	—"—	−δ=12	−δ=12	−δ=12	−δ=12	−δ=16	−δ=16	−δ=12	−δ=12	−δ=12	−δ=16	−δ=16	−δ=12	−δ=12	−δ=16	−δ=16
9	23	—"—	−630×320×20/30	−630×360×21/30	−710×400×25/30	−800×400×24/30	−900×400×26/30	−900×500×29/40	−630×360×21/30	−710×400×25/30	−800×400×24/30	−900×400×26/30	−900×500×29/40	−710×400×25/30	−800×400×24/30	−900×400×26/30	−900×500×29/40
	ш6	342А	8	8	8	8	10	12	8	8	8	10	12	8	8	10	12
	ш7	—"—	8	8	8	8	8	10	8	8	8	8	10	8	8	8	10
	ш10	—"—	10	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
10	24	ВСт3кп2	−320×12	−320×12	−400×12	−400×16	−400×16	−400×16	−320×12	−400×12	−400×16	−400×16	−400×16	−400×12	−400×16	−400×16	−400×16
11	25	—"—	−630×320×27/30	−710×320×27/30	−710×360×33/36	−900×360×30/36	−900×400×36/40	−900×500×36/40	−710×320×27/30	−710×360×33/36	−900×360×30/36	−900×400×36/40	−900×500×36/40	−710×360×33/36	−900×360×30/36	−900×400×36/40	−900×500×36/40
	26	—"—	L75×5 (N=±6,0т)	L80×5,5 (N=±7,3т)	L90×6 (N=±8,9т)	L100×6,5 (N=±10,9т)	L100×6,5 (N=±12,0т)	L100×6,5 (N=±12,0т)	L80×5,5 (N=±6,2т)	L90×6 (N=±8,0т)	L100×6,5 (N=±9,8т)	L100×6,5 (N=±11,4т)	L100×6,5 (N=±11,9т)	L80×5,5 (N=±7,0т)	L90×6 (N=±8,9т)	L100×6,5 (N=±10,0т)	L100×6,5 (N=±11,9т)
	ш8	342А	8	10	10	12	14	12	10	10	12	14	12	10	12	14	12
Масса марки в кг			2050	2360	2830	3270	3750	4000	2530	3050	3510	4030	4330	3190	3690	4300	4610

Примечания:

1. Узлы замаркированы на листе 1 и изображены:
   Узел 4 — на листе 8,
   —"— 6 — " " 9,
   —"— 8; 9 — " " 10,
   —"— 10; 11 — " " 11.
2. Толщина плит позиций 23 и 25 дана в виде дроби, числитель которой показывает минимальную толщину плиты после строжки, требуемую по расчету, знаменатель - рекомендуемую толщину заготовки. Масса плит принята по минимальной толщине.
3. В массе марки не учтены детали крепления стеновых панелей (см. лист 28).
4. Масса марки дана с учетом наплавленного металла сварных швов (1% от массы основного металла).

ЦНИИПРОЕКТСТАЛЬКОНСТРУКЦИЯ г. Москва

Директор ин-та Нечаев; Гл. инж. ин-та Жуковко; Нач. отдела Добровольский; Гл. инж. пр-та Боровский

УКРПРОЕКТСТАЛЬКОНСТРУКЦИЯ г. Киев

Гл. инж. пр-та Лапук; Бригадир Бельская; Исполнил Комарова; Крупенникова

Гл. инж. пр-та Мельников; Гл. инж. ин-та Кузнецов; Нач. отдела Бастрыгин; Гл. конструктор Шубопов

ТК 1974г.	Размеры деталей, сварных швов и массы марок Д4-; Д5-; Д6-	Серия 1.424-4	Выпуск 1	Лист 16

№ узла	Позиции; обозначение швов	Марка стали; тип электрода	Марки Е1-						Марки Е2-							Марки Е3-						
			1	2	3	4	5	6	1	2	3	4	5	6	7	1	2	3	4	5	6	7
5	9	14Г2	Т33	Т36	Т40	Т45	Т50	Т55	Т33	Т36	Т40	Т45	Т50	Т55	Т60	Т36	Т40	Т45	Т50	Т55	Т60	-δ=30×12 2-δ=280×12
	10	—"—	-δ=12	-δ=12	-δ=14	-δ=14	-δ=18	-δ=20	-δ=12	-δ=12	-δ=14	-δ=14	-δ=18	-δ=20	-δ=22	-δ=12	-δ=14	-δ=14	-δ=18	-δ=20	-δ=22	-δ=25
	11	—"—	-δ=12	-δ=12	-δ=14	-δ=14	-δ=18	-δ=20	-δ=12	-δ=12	-δ=14	-δ=14	-δ=18	-δ=20	-δ=22	-δ=12	-δ=14	-δ=14	-δ=18	-δ=20	-δ=22	-δ=25
	12	—"—	-140×16	-160×16	-180×16	-200×18	-200×20	-200×20	-140×16	-160×16	-180×16	-200×18	-200×20	-200×20	-200×22	-160×16	-180×16	-200×18	-200×20	-200×20	-200×22	-200×20
	14	Вст3кп2	-δ=30	-δ=30	-δ=30	-δ=30	-δ=30	-δ=30	-δ=30	-δ=30	-δ=30	-δ=30	-δ=30	-δ=30	-δ=30	-δ=30	-δ=30	-δ=30	-δ=30	-δ=30	-δ=30	-δ=30
	15	—"—	-130×14	-140×14	-140×12	-180×12	-180×12	-180×12	-130×14	-140×14	-140×12	-180×12	-180×12	-180×12	-180×12	-140×14	-140×12	-180×12	-180×12	-180×12	-180×12	-180×12
	16	—"—	-130×14	-140×14	-140×12	-180×12	-180×12	-180×12	-130×14	-140×14	-140×12	-180×12	-180×12	-180×12	-180×12	-140×14	-140×12	-180×12	-180×12	-180×12	-180×12	-180×12
	17	—"—	-δ=14	-δ=14	-δ=12	-δ=12	-δ=16	-δ=16	-δ=14	-δ=14	-δ=12	-δ=12	-δ=16	-δ=16	-δ=16	-δ=14	-δ=12	-δ=12	-δ=16	-δ=16	-δ=16	-δ=16
	18	—"—	-δ=14	-δ=14	-δ=12	-δ=12	-δ=16	-δ=16	-δ=14	-δ=14	-δ=12	-δ=12	-δ=16	-δ=16	-δ=16	-δ=14	-δ=12	-δ=12	-δ=16	-δ=16	-δ=16	-δ=16
	Ш2	350А	8	8	10	10	10	10	8	8	10	10	10	10	10	8	10	10	10	10	10	10
	Ш3	—"—	8	8	10	10	10	12	8	8	10	10	10	12	12	8	10	10	10	12	12	14
	Ш4	—"—	8	8	8	8	10	10	8	8	8	8	10	10	10	8	8	8	10	10	10	10
	Ш5	342А	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10
7	19	Вст3кп2	L100×6,5 (N=±13,7т)	L110×7 (N=±16,0т)	L110×7 (N=±17,9т)	L110×7 (N=±17,9т)	L110×7 (N=±17,9т)	L110×7 (N=±17,9т)	L100×6,5 (N=±11,7т)	L100×6,5 (N=±13,7т)	L110×7 (N=±16,1т)	L110×8 (N=±18,1т)	L110×8 (N=±18,1т)	L110×8 (N=±18,1т)	L110×8 (N=±18,1т)	L100×6,5 (N=±11,7т)	L100×6,5 (N=±13,1т)	L110×7 (N=±15,8т)	L110×8 (N=±19,3т)	L110×8 (N=±19,3т)	L110×8 (N=±19,3т)	L110×8 (N=±19,3т)
	20	—"—	-δ=8	-δ=8	-δ=8	-δ=8	-δ=8	-δ=8	-δ=8	-δ=8	-δ=8	-δ=8	-δ=8	-δ=8	-δ=12	-δ=8	-δ=8	-δ=8	-δ=8	-δ=8	-δ=12	-δ=12
10 11	24	Вст3кп2	-250×14	-250×14	-320×12	-320×12	-400×12	-400×16	-250×14	-250×14	-320×12	-320×12	-400×12	-400×16	-400×16	-250×14	-320×12	-320×12	-400×12	-400×16	-400×16	-400×16
	25	—"—	-500×280×22/25	-560×280×22/25	-630×320×27/30	-710×320×27/30	-710×360×33/36	-900×360×30/36	-500×280×22/25	-560×280×22/25	-630×320×27/30	-710×320×27/30	-710×360×33/36	-900×360×32/36	-900×400×36/40	-560×280×22/25	-630×320×27/30	-710×320×27/30	-710×360×33/36	-900×360×30/36	-900×400×36/40	-900×500×36/40
	28	—"—	L100×6,5 (N=±11,7т)	L110×7 (N=±13,7т)	L110×7 (N=±15,4т)	L110×7 (N=±15,4т)	L110×7 (N=±15,4т)	L110×7 (N=±15,4т)	L100×6,5 (N=±10,0т)	L100×6,5 (N=±11,7т)	L110×7 (N=±13,8т)	L110×8 (N=±15,5т)	L110×8 (N=±15,5т)	L110×8 (N=±15,5т)	L110×8 (N=±15,5т)	L100×6,5 (N=±10,0т)	L100×6,5 (N=±11,2т)	L110×7 (N=±14,4т)	L110×8 (N=±16,5т)	L110×8 (N=±16,5т)	L110×8 (N=±16,5т)	L110×8 (N=±16,5т)
	Ш8	342А	8	8	8	10	10	12	8	8	8	10	10	12	14	8	8	10	10	12	14	12
Масса марки в кг			1680	1790	2000	2240	2630	3040	1850	1920	2230	2530	2950	3390	3810	2080	2340	2680	3190	3670	4130	4310

Примечания:

1. Узлы замаркированы на листе 1 и изображены:
   Узел 5 —— на листе 8,
   —"— 7 —— " " 9,
   —"— 10; 11 —— " " 11.
2. Толщина плит позиции 25 дана в виде дроби, числитель которой показывает минимальную толщину плиты после строжки, требуемую по расчету, знаменатель — рекомендуемую толщину заготовки. Масса плит принята по минимальной толщине.
3. Масса марки дана с учетом наплавленного металла сварных швов (1% от массы основного металла).

ТК 1974г. Размеры деталей, сварных швов и массы марок Е1-; Е2-; Е3-

Серия 1.424-4 Выпуск 1 Лист 17

ЦНИПРОЕКТСТАЛЬКОНСТРУКЦИЯ г. Москва

УКРПРОЕКТСТАЛЬКОНСТРУКЦИЯ г. Киев

Директор ин-та Нечаев; Гл. инж. ин-та Лысенко; Нач. отдела Яворенко; Гл. инж. пр-та Боровик

Мельников, Кузнецов, Басмутский, Цуканов, Жданов, Ларцев, Бельмая, Бригадир, Контарова, Ярославцев, Крупенникова, Гл. инж. пр-та, Гл. конструктор, Нач. отдела, Гл. конструктор

№ узла	Позиции; обозначение швов	Марка стали; тип электрода	Марки Е4- 1	2	3	4	5	6	7	Марки Е5- 1	2	3	4	5	6	7	Марки Е6- 1	2	3	4	5	6
5	9	14Г2	I40	I45	I50	I55	I60	−630×12 2-330×12	−630×12 2-320×14	I45	I50	I55	I60	−630×12 2-280×12	630×14 2-320×14	−630×16 2-360×16	I50	I55	I60	−630×12 2-280×12	−630×14 2-320×14	−630×16 2-360×16
	10	—»—	−δ=14	−δ=14	−δ=18	−δ=20	−δ=22	−δ=25	−δ=25	−δ=14	−δ=18	−δ=20	−δ=22	−δ=25	−δ=25	−δ=25	−δ=18	−δ=20	−δ=22	−δ=25	−δ=25	−δ=25
	11	—»—	−δ=14	−δ=14	−δ=18	−δ=20	−δ=22	−δ=25	−δ=25	−δ=14	−δ=18	−δ=20	−δ=22	−δ=25	−δ=25	−δ=25	−δ=18	−δ=20	−δ=22	−δ=25	−δ=25	−δ=25
	12	—»—	−180×16	−200×18	−200×20	−200×20	−200×22	−200×20	−200×20	−200×18	−200×20	−200×20	−200×22	−200×20	−200×20	−200×20	−200×20	−200×20	−200×22	−200×20	−200×20	−200×20
	14	ВСт3кп2	−δ=30	−δ=30	−δ=30	−δ=30	−δ=30	−δ=30	−δ=30	−δ=30	−δ=30	−δ=30	−δ=30	−δ=30	−δ=30	−δ=30	−δ=30	−δ=30	−δ=30	−δ=30	−δ=30	−δ=30
	15	—»—	−140×12	−180×12	−180×12	−180×12	−180×12	−180×12	−180×12	−180×12	−180×12	−180×12	−180×12	−180×12	−180×12	−180×12	−180×12	−180×12	−180×12	−180×12	−180×12	−180×12
	16	—»—	−140×12	−180×12	−180×12	−180×12	−180×12	−180×12	−180×12	−180×12	−180×12	−180×12	−180×12	−180×12	−180×12	−180×12	−180×12	−180×12	−180×12	−180×12	−180×12	−180×12
	17	—»—	−δ=12	−δ=12	−δ=16	−δ=16	−δ=16	−δ=16	−δ=18	−δ=12	−δ=16	−δ=16	−δ=16	−δ=16	−δ=18	−δ=18	−δ=16	−δ=16	−δ=16	−δ=16	−δ=18	−δ=18
	18	—»—	−δ=12	−δ=12	−δ=16	−δ=16	−δ=16	−δ=16	−δ=18	−δ=12	−δ=16	−δ=16	−δ=16	−δ=16	−δ=18	−δ=18	−δ=16	−δ=16	−δ=16	−δ=16	−δ=18	−δ=18
	ш2	350А	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10
	ш3	—«—	10	10	10	12	12	14	14	10	10	12	12	14	14	14	10	12	12	14	14	14
	ш4	—«—	8	8	10	10	10	10	10	8	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10
	ш5	342А	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10
7	19	ВСт3кп2	L100×6,5 (N=±10,5т)	L110×7 (N=±14,1т)	L110×7 (N=±17,6т)	L110×8 (N=±18,6т)	L110×8 (N=±18,6т)	L110×8 (N=±18,6т)	L110×8 (N=±18,6т)	L100×6,5 (N=±12,5т)	L110×7 (N=±15,5т)	L110×7 (N=±18,0т)	L110×7 (N=±18,0т)	L110×7 (N=±18,0т)	L110×7 (N=±18,0т)	L110×7 (N=±18,0т)	L100×6,5 (N=±13,4т)	L110×7 (N=±15,5т)	L110×7 (N=±17,7т)	L110×7 (N=±17,7т)	L110×7 (N=±17,7т)	L110×7 (N=±17,7т)
	20	—«—	−δ=8	−δ=8	−δ=8	−δ=8	−δ=12	−δ=12	−δ=12	−δ=8	−δ=8	−δ=8	−δ=12	−δ=12	−δ=12	−δ=12	−δ=8	−δ=8	−δ=12	−δ=12	−δ=12	−δ=12
10 11	24	ВСт3кп2	−320×12	−320×12	−400×12	−400×16	−400×16	−400×16	−400×16	−320×12	−400×12	−400×16	−400×16	−400×16	−400×18	−400×22	−400×12	−400×16	−400×16	−400×16	−400×18	−400×22
	25	—«—	−630×320×27/30	−710×320×27/30	−710×360×33/35	−500×360×30/35	−500×400×36/40	−900×500×36/40	−500×560×45/50	−710×320×27/30	−710×360×33/35	−500×360×30/35	−900×400×36/40	−500×500×36/40	−900×560×45/50	−900×710×56/60	−710×360×33/35	−900×360×30/35	−900×400×36/40	−900×500×36/40	−900×560×45/50	−900×710×56/60
	28	—»—	L100×6,5 (N=±9,0т)	L110×7 (N=±12,6т)	L110×7 (N=±15,3т)	L110×8 (N=±16,0т)	L110×8 (N=±16,0т)	L110×8 (N=±16,0т)	L110×8 (N=±16,0т)	L100×6,5 (N=±10,7т)	L110×7 (N=±13,3т)	L110×7 (N=±15,4т)	L110×7 (N=±15,4т)	L110×7 (N=±15,4т)	L110×7 (N=±15,4т)	L110×7 (N=±15,4т)	L100×6,5 (N=±11,5т)	L110×7 (N=±14,1т)	L110×7 (N=±15,2т)	L110×7 (N=±15,2т)	L110×7 (N=±15,2т)	L110×7 (N=±15,2т)
	ш8	342А	8	10	10	12	14	12	12	10	10	12	14	12	12	14	10	12	14	12	12	14
Масса марки в кг			2550	2940	3420	4060	4530	4730	5540	3080	3690	4230	4800	5010	5690	6680	3830	4500	5110	5330	6280	7330

Примечания:

1. Узлы замаркированы на листе 1 и изображены:
   Узел 5 —— на листе 8,
   » 7 —— » » 9,
   » 10; 11 —— » » 11.
2. Толщина плит позиции 25 дана в виде дроби, числитель которой показывает минимальную толщину плиты после строжки, требуемую по расчету, знаменатель — рекомендуемую толщину заготовки. Масса плит принята по минимальной толщине.
3. Масса марки дана с учетом наплавленного металла сварных швов (1% от массы основного металла).

ЦНИИПроектСталь конструкция г. Москва
Директор ин-та Мельников; Гл. инж. ин-та Кузнецов; Нач. отдела Васильев; Гл. конструктор Кудрявцев

УКРПРОЕКТСТАЛЬКОНСТРУКЦИЯ г. Киев
Нач. отд. Ленцов; Гл. инж. ин-та Новенко; Нач. сектора Обухенко; Гл. инж. пр-та Барский

Инв. № подл. | Подпись и дата | Взам. инв. №
Гл. инж. пр-та Лапук; Гл. архитектор Брагадир; Гл. конструктор Комарова; Гл. технолог Крупенникова
Гл. инж. пр-та Шпаковский; Гл. конструктор Ивлиев; Гл. технолог Шаповалов; Гл. инженер Шаповалов

ТК 1974г	Размеры деталей, сварных швов и массы марок Е4-; Е5-; Е6-	Серия 1.424-4	Выпуск 1	Лист 18

№ узла	Позиции; обозначение швов	Марка стали; тип электрода	Марки И1- 1	2	3	4	Марки И2- 1	2	3	4	5	Марки И3- 1	2	3	4	5	6
4	б	14Г2	С33	С36	С40	Гн.С 450×152×10	С33	С36	С40	Гн.С 450×152×10	Гн.С 500×152×12	С33	С36	С40	Гн.С 450×152×10	Гн.С 500×152×12	Гн.С 550×168×12
	9	—"—	Т33	Т36	Т40	Т45	Т33	Т36	Т40	Т45	Т50	Т33	Т36	Т40	Т45	Т60	Т55
	10	—"—	– δ=16	– δ=16	– δ=18	– δ=18	– δ=16	– δ=16	– δ=18	– δ=18	– δ=18	– δ=16	– δ=16	– δ=18	– δ=18	– δ=18	– δ=18
	11	—"—	– δ=16	– δ=16	– δ=18	– δ=18	– δ=16	– δ=16	– δ=18	– δ=18	– δ=18	– δ=16	– δ=16	– δ=18	– δ=18	– δ=18	– δ=18
	12	—"—	–180×32	–180×32	–180×32	–180×32	–180×32	–180×32	–180×32	–180×32	–180×32	–180×32	–180×32	–180×32	–180×32	–180×32	–180×32
	13	—"—	–400×20	–400×20	–440×20	–400×20	–400×20	–400×20	–440×20	–400×20	–400×20	–400×20	–400×20	–440×20	–400×20	–400×20	–400×20
	14	ВСт3кп2	– δ=30	– δ=30	– δ=30	– δ=30	– δ=30	– δ=30	– δ=30	– δ=30	– δ=30	– δ=30	– δ=30	– δ=30	– δ=30	– δ=30	– δ=30
	15	—"—	–130×14	–140×14	–140×12	–180×12	–130×14	–140×14	–140×12	–180×12	–180×12	–130×14	–140×14	–140×12	–180×12	–180×12	–180×12
	16	—"—	–130×14	–140×14	–140×12	–180×12	–130×14	–140×14	–140×12	–180×12	–180×12	–130×14	–140×14	–140×12	–180×12	–180×12	–180×12
	17	—"—	– δ=14	– δ=14	– δ=12	– δ=12	– δ=14	– δ=14	– δ=12	– δ=12	– δ=16	– δ=14	– δ=14	– δ=12	– δ=12	– δ=16	– δ=16
	18	—"—	– δ=14	– δ=14	– δ=12	– δ=12	– δ=14	– δ=14	– δ=12	– δ=12	– δ=16	– δ=14	– δ=14	– δ=12	– δ=12	– δ=16	– δ=16
	ш2	350А	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8
	ш3	—"—	8	8	8	10	8	8	8	10	10	8	8	8	10	10	10
	ш4	—"—	8	8	8	8	8	8	8	8	10	8	8	8	8	10	10
	ш5	342А	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10
6	19	ВСт3кп2	L100×6,5 (N=±13,0т)	L100×6,5 (N=±15,2т)	L110×7 (N=±16,3т)	L110×7 (N=±16,3т)	L90×6 (N=±10,7т)	L100×6,5 (N=±12,9т)	L100×6,5 (N=±15,3т)	L110×7 (N=±16,5т)	L110×7 (N=±16,5т)	L80×5,5 (N=±8,5т)	L90×6 (N=±10,5т)	L100×6,5 (N=±12,8т)	L110×7 (N=±17,1т)	L110×7 (N=±17,1т)	L110×7 (N=±17,1т)
	20	—"—	– δ=8	– δ=8	– δ=8	– δ=8	– δ=8	– δ=8	– δ=8	– δ=8	– δ=8	– δ=8	– δ=8	– δ=8	– δ=8	– δ=8	– δ=8
8 9	21	ВСт3кп2	–250×14	–250×14	–320×12	–320×12	–250×14	–250×14	–320×12	–320×12	–400×12	–250×14	–250×14	–320×12	–320×12	–400×12	–400×16
	22	—"—	– δ=14	– δ=14	– δ=12	– δ=12	– δ=14	– δ=14	– δ=12	– δ=12	– δ=12	– δ=14	– δ=14	– δ=12	– δ=12	– δ=12	– δ=12
	23	—"—	–450×280×20/25	–500×320×20/25	–630×320×20/30	–630×360×21/30	–450×280×20/25	–500×320×20/25	–630×320×20/30	–630×360×21/30	–710×400×25/30	–450×280×20/25	–500×320×20/25	–630×320×20/30	–630×360×21/30	–710×400×25/30	–800×400×24/30
	ш6	342А	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8
	ш7	—"—	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8
	ш10	—"—	8	10	10	—	8	10	10	—	—	8	10	10	—	—	—
10 11	24	ВСт3кп2	–250×14	–250×14	–320×12	–320×12	–250×14	–250×14	–320×12	–320×12	–400×12	–250×14	–250×14	–320×12	–320×12	–400×12	–400×16
	25	—"—	–500×280×22/25	–560×280×22/25	–630×320×27/30	–710×320×27/30	–500×280×22/25	–560×280×22/25	–630×320×27/30	–710×320×27/30	–710×360×33/36	–500×280×22/25	–560×280×22/25	–630×320×27/30	–710×320×27/30	–710×360×33/36	–900×360×30/36
	28	—"—	L100×6,5 (N=±10,6т)	L100×6,5 (N=±12,4т)	L110×7 (N=±13,2т)	L110×7 (N=±13,2т)	L90×6 (N=±8,7т)	L100×6,5 (N=±10,5т)	L100×6,5 (N=±12,4т)	L110×7 (N=±13,4т)	L110×7 (N=±13,4т)	L80×5,5 (N=±6,9т)	L90×6 (N=±8,5т)	L100×6,5 (N=±10,4т)	L110×7 (N=±14,4т)	L110×7 (N=±14,4т)	L110×7 (N=±14,4т)
	ш8	342А	8	8	8	10	8	8	8	10	10	8	8	8	10	10	12
Масса марки в кг			1510	1620	1850	2040	1590	1750	1950	2240	2590	1660	1840	2120	2440	2820	3140

Примечания:

1. Узлы замаркированы на листе 1 и изображены:
   Узел 4 — на листе 8,
   " 6 — " " 9,
   " 8; 9 — " " 10,
   " 10; 11 — " " 11.
2. Толщина плит позиций 23 и 25 дана в виде дроби, числитель которой показывает минимальную толщину плиты после строжки, требуемую по расчету, знаменатель – рекомендуемую толщину заготовки. Масса плит принята по минимальной толщине.
3. В массе марки не учтены детали крепления стеновых панелей (см. лист 28).
4. Масса марки дана с учетом наплавленного металла сварных швов (1% от массы основного металла).

ТК 1974г. Размеры деталей, сварных швов и массы марок И1-; И2-; И3-

Серия 1.424-4 Выпуск 1 Лист 19

ЦНИИПромзданий Госстроя СССР. Укрпроектсталь конструкция. г. Киев. Укрпроектсталь конструкция. г. Москва.

Авторы: Нечаев, Дубенко, Обрашко, Барский, Субботин, Кравченко, Кириллов, Шульман, Кузьмин, Рагульский, Шубалов.

13026 26

№ узла	Позиции; обозначение швов	Марка стали; тип электрода	Марки И4- 1	2	3	4	5	6	Марки И5- 1	2	3	4	5	6	Марки И6- 1	2	3	4	5
4	6	14Г2	С36	С40	Гн.С 450×152×10	Гн.С 500×152×12	Гн.С 550×152×12	Гн.С 600×152×14	С40	Гн.С 450×152×10	Гн.С 500×152×12	Гн.С 550×152×12	Гн.С 600×152×14	Гн.С 630×187×14	Гн.С 450×152×10	Гн.С 500×152×12	Гн.С 550×152×12	Гн.С 600×152×14	Гн.С 630×187×14
	9	—"—	I36	I40	I45	I50	I55	I60	I40	I45	I50	I55	I60	-630×12 2-280×12	I45	I50	I55	I60	-630×12 2-280×12
	10	—"—	-δ=16	-δ=18	-δ=18	-δ=18	-δ=18	-δ=18	-δ=18	-δ=18	-δ=18	-δ=18	-δ=18	-δ=18	-δ=16	-δ=18	-δ=18	-δ=18	-δ=18
	11	—"—	-δ=16	-δ=18	-δ=18	-δ=18	-δ=18	-δ=16	-δ=18	-δ=18	-δ=18	-δ=18	-δ=18	-δ=18	-δ=18	-δ=18	-δ=16	-δ=16	-δ=18
	12	—"—	-180×32	-180×32	-180×32	-180×32	-180×32	-180×32	-180×32	-180×32	-180×32	-180×32	-180×32	-180×32	-180×32	-180×32	-180×32	-180×32	-180×32
	13	—"—	-400×20	-440×20	-400×20	-400×20	-400×20	-400×20	-440×20	-400×20	-400×20	-400×20	-400×20	-400×20	-400×20	-400×20	-400×20	-400×20	-400×20
	14	ВСт3кп2	-δ=30	-δ=30	-δ=30	-δ=30	-δ=30	-δ=30	-δ=30	-δ=30	-δ=30	-δ=30	-δ=30	-δ=30	-δ=30	-δ=30	-δ=30	-δ=30	-δ=30
	15	—"—	-140×14	-140×12	-180×12	-180×12	-180×12	-180×12	-140×12	-180×12	-180×12	-180×12	-180×12	-180×12	-180×12	-180×12	-180×12	-180×12	-180×12
	16	—"—	-140×14	-140×12	-180×12	-180×12	-180×12	-180×12	-140×12	-180×12	-180×12	-180×12	-180×12	-180×12	-180×12	-180×12	-180×12	-180×12	-180×12
	17	—"—	-δ=14	-δ=12	-δ=12	-δ=16	-δ=16	-δ=16	-δ=12	-δ=12	-δ=16	-δ=16	-δ=16	-δ=16	-δ=12	-δ=16	-δ=16	-δ=16	-δ=16
	18	—"—	-δ=14	-δ=12	-δ=12	-δ=16	-δ=16	-δ=16	-δ=12	-δ=12	-δ=16	-δ=16	-δ=16	-δ=16	-δ=12	-δ=16	-δ=16	-δ=16	-δ=16
	Ш2	350А	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8
	Ш3	—"—	8	8	10	10	10	10	8	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10
	Ш4	—"—	8	8	8	10	10	10	8	8	10	10	10	10	8	10	10	10	10
	Ш5	342А	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10
6	19	ВСт3кп2	L 80×5,5 (N=±8,5т)	L 90×6 (N=±10,6т)	L 110×7 (N=±15,6т)	L 110×7 (N=±17,3т)	L 110×7 (N=±17,3т)	L 110×7 (N=±17,3т)	L 90×6 (N=±8,2т)	L 100×6,5 (N=±13,3т)	L 110×7 (N=±16,4т)	L 110×7 (N=±16,8т)	L 110×7 (N=±16,8т)	L 110×7 (N=±16,8т)	L 90×6 (N=±11,1т)	L 100×6,5 (N=±14,2т)	L 110×7 (N=±16,7т)	L 110×7 (N=±16,7т)	L 110×7 (N=±16,7т)
	20	—"—	-δ=8	-δ=8	-δ=8	-δ=8	-δ=8	-δ=12	-δ=8	-δ=8	-δ=8	-δ=8	-δ=12	-δ=12	-δ=8	-δ=8	-δ=8	-δ=12	-δ=12
8	21	ВСт3кп2	-250×14	-320×12	-320×12	-400×12	-400×16	-400×16	-320×12	-320×12	-400×12	-400×16	-400×16	-400×16	-320×12	-400×12	-400×16	-400×16	-400×16
	22	—"—	-δ=14	-δ=12	-δ=12	-δ=12	-δ=12	-δ=16	-δ=12	-δ=12	-δ=12	-δ=12	-δ=16	-δ=16	-δ=12	-δ=12	-δ=12	-δ=16	-δ=16
9	23	—"—	-500×320×20/25	-630×320×20/30	-630×360×21/30	-710×400×25/30	-800×400×24/30	-800×400×28/30	-630×320×20/30	-630×360×21/30	-710×400×25/30	-800×400×24/30	-900×400×28/30	-900×500×29/40	-630×360×21/30	-710×400×25/30	-800×400×24/30	-900×400×28/30	-900×500×29/40
	Ш6	342А	8	8	8	8	8	10	8	8	8	8	10	12	8	8	8	10	12
	Ш7	—"—	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8	10	8	8	8	8	10
	Ш10	—"—	10	10	—	—	—	—	10	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
10	24	ВСт3кп2	-250×14	-320×12	-320×12	-400×12	-400×16	-400×16	-320×12	-320×12	-400×12	-400×16	-400×16	-400×16	-320×12	-400×12	-400×16	-400×16	-400×16
	25	—"—	-560×280×22/25	-630×320×27/30	-710×320×27/30	-710×360×33/36	-900×360×30/36	-900×400×36/40	-630×320×27/30	-710×320×27/30	-710×360×33/36	-900×360×30/36	-900×400×36/40	-900×500×36/40	-710×320×27/30	-710×360×33/36	-900×360×30/36	-900×400×36/40	-900×500×36/40
11	28	—"—	L 80×5,5 (N=±6,9т)	L 90×6 (N=±8,6т)	L 110×7 (N=±12,1т)	L 110×7 (N=±14,0т)	L 110×7 (N=±14,0т)	L 110×7 (N=±14,0т)	L 90×6 (N=±11т)	L 100×6,5 (N=±10,8т)	L 110×7 (N=±13,3т)	L 110×7 (N=±13,7т)	L 110×7 (N=±13,7т)	L 110×7 (N=±13,7т)	L 90×6 (N=±9,0т)	L 100×6,5 (N=±11,6т)	L 110×7 (N=±13,6т)	L 110×7 (N=±13,6т)	L 110×7 (N=±13,6т)
	Ш8	342Р	8	8	10	10	12	14	8	10	10	12	14	12	10	10	12	14	12
Масса марки 6 кг			1970	2260	2690	3110	3470	3950	2420	2860	3340	3720	4240	4510	2910	3480	3960	4520	4810

Примечания:

1. Узлы замаркированы на листе 1 и изображены:
   Узел 4 — на листе 8,
   " 6 — " " 9,
   " 8; 9 — " " 10,
   " 10, 11 — " " 11.
2. Толщина плит позиций 23 и 25 дана в виде дроби, числитель которой показывает минимальную толщину плиты после строжки, требуемую по расчету, знаменатель - рекомендуемую толщину заготовки. Масса плит принята по минимальной толщине.
3. В массе, марки не учтены детали крепления стеновых панелей (см. лист 28).
4. Масса марки дана с учетом наплавленного металла сварных швов (1% от массы основного металла).

ТК 1974г.	Размеры деталей, сварных швов и массы марок И4-; И5-; И6-.	Серия 1.424-4	Выпуск 1 / Лист 20

УКРПРОЕКТСТАЛЬКОНСТРУКЦИЯ г. Киев
ЦНИИПРОЕКТСТАЛЬКОНСТРУКЦИЯ г. Москва
Директор инст. Нечаев; Гл. инж.-ин-та Лысенко; Нач. отдела Обрежко; Гл. инж. пр-та Борский
Гл. инж. пр-та Лапук; Бригадир Бельская; Конарова; Крупенникова
Гл. инж. пр-та Бригадир Трофимов; Испитнов
Мельников; Кузнецов; Басмутский; Кущенков
Директор инст. Нач. отдела Гл. конструктор

№ узла	Позиции; обозначение швов	Марка стали; тип электрода	Марки К1-						Марки К2-							Марки К3-						
			1	2	3	4	5	6	1	2	3	4	5	6	7	1	2	3	4	5	6	7
5	9	14Г2	I33	I36	I40	I45	I50	I55	I33	I36	I40	I45	I50	I55	I60	I36	I40	I45	I50	I55	I60	−630×12 2−280×12
	10	—»—	−δ=12	−δ=12	−δ=16	−δ=18	−δ=20	−δ=20	−δ=12	−δ=12	−δ=16	−δ=18	−δ=20	−δ=20	−δ=22	−δ=12	−δ=16	−δ=18	−δ=20	−δ=20	−δ=22	−δ=25
	11	—»—	−δ=12	−δ=12	−δ=16	−δ=18	−δ=20	−δ=20	−δ=12	−δ=12	−δ=16	−δ=18	−δ=20	−δ=20	−δ=22	−δ=12	−δ=16	−δ=18	−δ=20	−δ=20	−δ=22	−δ=25
	12	—»—	−140×16	−140×16	−180×16	−180×18	−200×20	−200×20	−140×16	−140×16	−180×16	−180×18	−200×20	−200×20	−200×22	−140×16	−180×16	−180×18	−200×20	−200×20	−200×22	−200×20
	14	Вст3кп2	−δ=30	−δ=30	−δ=30	−δ=30	−δ=30	−δ=30	−δ=30	−δ=30	−δ=30	−δ=30	−δ=30	−δ=30	−δ=30	−δ=30	−δ=30	−δ=30	−δ=30	−δ=30	−δ=30	−δ=30
	15	—»—	−130×14	−140×14	−140×12	−180×12	−180×12	−180×12	−130×14	−140×14	−140×12	−180×12	−180×12	−180×12	−180×12	−140×14	−140×12	−180×12	−180×12	−180×12	−180×12	−180×12
	16	—»—	−130×14	−140×14	−140×12	−180×12	−180×12	−180×12	−130×14	−140×14	−140×12	−180×12	−180×12	−180×12	−180×12	−140×14	−140×12	−180×12	−180×12	−180×12	−180×12	−180×12
	17	—»—	−δ=14	−δ=14	−δ=12	−δ=12	−δ=16	−δ=16	−δ=14	−δ=14	−δ=12	−δ=12	−δ=16	−δ=16	−δ=16	−δ=14	−δ=12	−δ=12	−δ=16	−δ=16	−δ=16	−δ=16
	18	—»—	−δ=14	−δ=14	−δ=12	−δ=12	−δ=16	−δ=16	−δ=14	−δ=14	−δ=12	−δ=12	−δ=16	−δ=16	−δ=16	−δ=14	−δ=12	−δ=12	−δ=16	−δ=16	−δ=16	−δ=16
	ш2	350А	8	8	10	10	10	10	8	8	10	10	10	10	10	8	10	10	10	10	10	10
	ш3	—»—	8	8	8	10	10	12	8	8	8	10	10	12	12	8	8	10	10	12	12	14
	ш4	—»—	8	8	8	8	8	10	8	8	8	8	8	10	10	8	8	8	8	10	10	10
	ш5	342А	12	12	12	12	12	12	12	12	12	12	12	12	12	12	12	12	12	12	12	12
7	19	Вст3кп2	L110×8 (N=±14,9т)	L125×8 (N=±16,8т)	L125×8 (N=±17,9т)	L125×8 (N=±17,9т)	L125×8 (N=±17,9т)	L125×8 (N=±17,9т)	L110×7 (N=±12,0т)	L110×8 (N=±14,4т)	L125×8 (N=±17,7т)	L125×8 (N=±18,1т)	L125×8 (N=±18,1т)	L125×8 (N=±18,1т)	L125×8 (N=±18,1т)	L110×7 (N=±12,6т)	L125×8 (N=±15,5т)	L125×8 (N=±18,3т)	L125×8 (N=±19,3т)	L125×8 (N=±19,3т)	L125×8 (N=±19,3т)	L125×8 (N=±19,3т)
	20	—»—	−δ=8	−δ=8	−δ=8	−δ=8	−δ=8	−δ=8	−δ=8	−δ=8	−δ=8	−δ=8	−δ=8	−δ=8	−δ=12	−δ=8	−δ=8	−δ=8	−δ=8	−δ=8	−δ=12	−δ=12
10 11	24	Вст3кп2	−250×14	−250×14	−320×12	−320×12	−400×12	−400×16	−250×14	−250×14	−320×12	−320×12	−400×12	−400×16	−400×16	−250×14	−320×12	−320×12	−400×12	−400×16	−400×16	−400×16
	25	—»—	−500×280×22/25	−550×280×22/25	−630×320×27/30	−710×320×27/30	−710×360×33/36	−900×360×30/36	−500×280×22/25	−560×280×22/25	−630×320×27/30	−710×320×27/30	−710×360×33/36	−900×360×30/36	−900×400×36/40	−560×280×22/25	−630×320×27/30	−710×320×27/30	−710×360×33/36	−900×360×30/36	−900×400×36/40	−900×500×36/40
	28	—»—	L110×8 (N=±12,0т)	L125×8 (N=±14,4т)	L125×8 (N=±15,4т)	L125×8 (N=±15,4т)	L125×8 (N=±15,4т)	L125×8 (N=±15,4т)	L110×7 (N=±10,3т)	L110×8 (N=±12,4т)	L125×8 (N=±15,2т)	L125×8 (N=±15,5т)	L125×8 (N=±15,5т)	L125×8 (N=±15,5т)	L125×8 (N=±15,5т)	L110×7 (N=±10,8т)	L125×8 (N=±13,3т)	L125×8 (N=±15,7т)	L125×8 (N=±16,5т)	L125×8 (N=±16,5т)	L125×8 (N=±16,5т)	L125×8 (N=±16,5т)
	ш8	342А	8	8	8	10	10	12	8	8	8	10	10	12	14	8	8	10	10	12	14	12
Масса марки в кг			1930	2120	2310	2580	2980	3350	2040	2240	2530	2820	3250	3650	4090	2360	2740	3050	3500	3950	4430	4630

Примечания:

1. Узлы замаркированы на листе 1 и изображены:
   Узел 5 —— на листе 8,
   » 7 —— » » 9,
   » 10; 11 —— » » 11.
2. Толщина плит позиции 25 дана в виде дроби, числитель которой показывает минимальную толщину плиты после строжки, требуемую по расчету, знаменатель – рекомендуемую толщину заготовки.
   Масса плит принята по минимальной толщине.
3. Масса марки дана с учетом наплавленного металла сварных швов (1% от массы основного металла).

ТК 1974

Размеры деталей, сварных швов и массы марок К1-; К2-; К3-

Серия 1.424-4
Выпуск 1
Лист 21

13026 28

ЦНИПРОЕКТСТАЛЬКОНСТРУКЦИЯ г. Москва
Директор ин-та Мельников
Гл. инж. ин-та Кузнецов
Нач. отдела Бахтурский
Гл. конструктор Шубатов

УКРПРОЕКТСТАЛЬКОНСТРУКЦИЯ г. Киев
Директор ин-та Нечаев
Гл. инж. ин-та Лысенко
Нач. отдела Обуховский
Гл. инж. пр-та Барский

Гл. инж. пр-та Лапук
Бригадир Бельская
Бригадир Кочарова
Бригадир Хуровенкова

Гл. инж. пр-та Ужгулиц
Бригадир Гаджиев
Бригадир Исаев

Гл. инж. пр-та Бригадир Проверил Утвердил

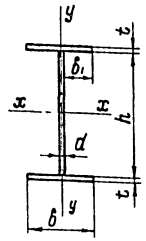
№ узла	Позиции; обозначение швов	Марка стали; тип электрода	Марки К4- 1	2	3	4	5	6	7	Марки К5- 1	2	3	4	5	6	7	Марки К6- 1	2	3	4	5	6
5	9	14г2	I40	I45	I50	I55	I60	−630×12 2-280×12	−630×14 2-320×14	I45	I50	I55	I60	−630×12 2-280×12	−630×14 2-320×14	−630×16 2-360×16	I50	I55	I60	−630×12 2-280×16	−630×14 2-320×14	−630×16 2-360×16
	10	—"—	−δ=16	−δ=18	−δ=20	−δ=20	−δ=22	−δ=25	−δ=25	−δ=18	−δ=20	−δ=20	−δ=22	−δ=25	−δ=25	−δ=25	−δ=20	−δ=20	−δ=22	−δ=25	−δ=25	−δ=25
	11	—"—	−δ=16	−δ=18	−δ=20	−δ=20	−δ=22	−δ=25	−δ=25	−δ=18	−δ=20	−δ=20	−δ=22	−δ=25	−δ=25	−δ=25	−δ=20	−δ=20	−δ=22	−δ=25	−δ=25	−δ=25
	12	—"—	−180×16	−180×18	−200×20	−200×20	−200×22	−200×20	−200×20	−180×18	−200×20	−200×20	−200×22	−200×20	−200×20	−200×20	−200×20	−200×20	−200×22	−200×20	−200×20	−200×20
	14	Вст3кп2	−δ=30	−δ=30	−δ=30	−δ=30	−δ=30	−δ=30	−δ=30	−δ=30	−δ=30	−δ=30	−δ=30	−δ=30	−δ=30	−δ=30	−δ=30	−δ=30	−δ=30	−δ=30	−δ=30	−δ=30
	15	—"—	−140×12	−180×12	−180×12	−180×12	−180×12	−180×12	−180×12	−180×12	−180×12	−180×12	−180×12	−180×12	−180×12	−180×12	−180×12	−180×12	−180×12	−180×12	−180×12	−180×12
	16	—"—	−140×12	−180×12	−180×12	−180×12	−180×12	−180×12	−180×12	−180×12	−180×12	−180×12	−180×12	−180×12	−180×12	−180×12	−180×12	−180×12	−180×12	−180×12	−180×12	−180×12
	17	—"—	−δ=12	−δ=12	−δ=16	−δ=16	−δ=16	−δ=16	−δ=16	−δ=12	−δ=16	−δ=16	−δ=16	−δ=16	−δ=16	−δ=16	−δ=16	−δ=16	−δ=16	−δ=16	−δ=18	−δ=16
	18	—"—	−δ=12	−δ=12	−δ=16	−δ=16	−δ=16	−δ=16	−δ=16	−δ=12	−δ=16	−δ=16	−δ=16	−δ=16	−δ=16	−δ=16	−δ=16	−δ=16	−δ=16	−δ=16	−δ=18	−δ=16
	ш2	350А	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10
	ш3	—"—	8	10	10	12	12	14	14	10	10	12	12	14	14	14	10	12	12	14	14	14
	ш4	—"—	8	8	8	10	10	10	10	8	8	10	10	10	10	10	8	10	10	10	10	10
	ш5	342А	12	12	12	12	12	12	12	12	12	12	12	12	12	12	12	12	12	12	12	12
7	19	Вст3кп2	L110×8 (N=±13,8т)	L125×8 (N=±16,3т)	L125×8 (N=±16,6т)	L125×8 (N=±16,6т)	L125×8 (N=±16,6т)	L125×8 (N=±16,6т)	L125×8 (N=±16,6т)	L110×8 (N=±14,0т)	L125×8 (N=±18,0т)	L125×8 (N=±18,0т)	L125×8 (N=±18,0т)	L125×8 (N=±18,0т)	L125×8 (N=±18,0т)	L125×8 (N=±18,0т)	L125×8 (N=±16,4т)	L125×8 (N=±17,7т)	L125×8 (N=±17,7т)	L125×8 (N=±17,7т)	L125×8 (N=±17,7т)	L125×8 (N=±17,7т)
	20	—"—	−δ=8	−δ=8	−δ=8	−δ=8	−δ=12	−δ=12	−δ=12	−δ=8	−δ=8	−δ=8	−δ=12	−δ=12	−δ=12	−δ=12	−δ=8	−δ=8	−δ=12	−δ=12	−δ=12	−δ=12
10 11	24	Вст3кп2	−320×12	−380×12	−400×12	−400×16	−400×16	−400×16	−450×18	−320×12	−400×12	−400×16	−400×16	−400×16	−400×18	−400×22	−400×12	−400×16	−400×16	−400×16	−400×18	−400×22
	25	—"—	−630×320×27/30	−710×320×27/30	−710×360×33/36	−800×360×30/36	−900×400×36/40	−900×500×36/40	−900×560×45/50	−710×320×27/30	−710×360×33/36	−900×360×30/36	−900×400×36/40	−900×500×36/40	−900×560×45/50	−900×710×56/60	−710×360×33/36	−900×360×30/36	−900×400×36/40	−900×500×36/40	−900×560×45/50	−900×710×56/60
	28	—"—	L110×8 (N=±11,8т)	L125×8 (N=±14,0т)	L125×8 (N=±16,0т)	L125×8 (N=±16,0т)	L125×8 (N=±16,0т)	L125×8 (N=±16,0т)	L125×8 (N=±16,0т)	L110×8 (N=±12,6т)	L125×8 (N=±15,4т)	L125×8 (N=±15,4т)	L125×8 (N=±15,4т)	L125×8 (N=±15,4т)	L125×8 (N=±15,4т)	L125×8 (N=±15,4т)	L125×8 (N=±14,0т)	L125×8 (N=±15,2т)	L125×8 (N=±15,2т)	L125×8 (N=±15,2т)	L125×8 (N=±15,2т)	L125×8 (N=±15,2т)
	ш8	342А	8	10	10	12	14	12	12	10	10	12	14	12	12	14	10	12	14	12	12	14
Масса марки 6 кг			2900	3350	3840	4310	4870	5090	5920	3480	4100	4620	5210	5450	6340	7300	4360	4910	5550	5800	6750	7790

Примечания:

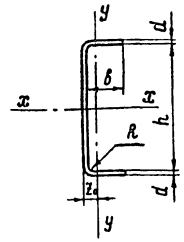
1. Узлы замаркированы на листе 1 и изображены:
   Узел 5 —— на листе 8,
   " 7 —— " " 9,
   " 10; 11 —— " " 11.
2. Толщина плит позиции 25 дана в виде дроби, числитель которой показывает минимальную толщину плиты после строжки, требуемую по расчету, знаменатель – рекомендуемую толщину заготовки.
   Масса плит принята по минимальной толщине.
3. Масса марки дана с учетом наплавленного металла сварных швов (1% от массы основного металла).

УКРПРОЕКТСТАЛЬКОНСТРУКЦИЯ г. Киев
Гл. инж. пр-та Нетреб; Гл. инж. ин-та Ульяненко; Нач. отдела Оболенко; Гл. инж. пр-та Барский
Гл. инж. пр-та Мельников; Гл. инж. ин-та Кузнецов; Нач. отдела Башмутский; М. конструкт. Шубатов
Гл. инж. пр-та Литук; Бригадир Белевская; Проверил Конторова; Исполнил Кравченкова
ЦНИИПРОЕКТСТАЛЬКОНСТРУКЦИЯ г. Москва

ТК 1974	Размеры деталей, сварных швов и массы марок К4-; К5-; К6-	Серия 1.424-4	Выпуск 1	Лист 22



№ п/п	Размеры сечения h	d	b	t	h/d	b₁/t	Площадь сечения F	Справочные величины для осей x-x Jx	Wx	ix	y-y Jy	iy	Масса
	мм						см²	см⁴	см³	см	см⁴	см	кг/м
1	400	8	280	10	50.0	13,6	88.0	27800	1320	17.8	3660	6.4	69.1
2			320	12	50.0	13.0	108.8	36800	1740	18,4	6550	7.7	85,4
3			320	16	50.0	9.7	134,4	48600	2250	19.0	8740	8.9	105,5
4			360	20	50.0	8,8	176.0	67800	3080	19,6	15500	9,4	138,2
5	630	12	280	12	52,5	11.2	142,8	94300	2880	25,7	4400	5,5	112.0
6		14	320	14	45,8	10,9	177.8	122000	3710	26.2	7660	6.6	139.6
7		16	360	16	39,4	10,8	216.0	153000	4630	26,6	12400	7,6	169.6
8	710	10	280	10	71.0	13,5	127.0	102000	2800	28.4	3660	5.3	99,7
9			320	12	71.0	12.9	147,8	130000	3540	29,6	6560	6,6	116.0
10			360	14	71.0	12,5	171,8	162000	4390	30,7	10900	7,9	134.9
11			400	16	71.0	12,2	199.0	198000	5350	31.6	17000	9,2	156,2
12			400	20	71.0	9,7	231.0	242000	6470	32,4	21300	9,6	181.3



№ п/п	Размеры сечения h	d	b	R	Ширина заготовки	h-2R/d	b-R/d	Площадь сечения F	Справочные величины для осей x-x Jx	Wx	ix	y-y Jy	iy	z₀	Масса
	мм							см²	см⁴	см³	см	см⁴	см	см	кг/м
1	450	10	152	20	750	41.0	13,2	75.0	23400	997	17,6	1740	4,81	3,75	58,9
2	500	12	152	24	800	37,7	10,7	96,2	36200	1380	19,4	2220	4,80	3,72	75.6
3	550		152	24	850	41,8	10,7	102	45100	1570	21,0	2280	4,72	3,54	80,3
4	600	14	152	28	900	38,8	8,8	126	64800	2060	22,6	2760	4,67	3,51	98,9
5	630		187	28	1000	41.0	11,4	140	83000	2520	24,3	4840	5,90	4,50	110.0

Примечание:

Поясные швы в сварных двутаврах выполняются автоматической сваркой. Толщина швов 8 мм.

ЦНИПРОЕКТСТАЛЬКОНСТРУКЦИЯ г. Москва
Директор ин-та Мельников
Гл. инж. ин-та Кузнецов
Нач. отдела Бархатский
Гл. конструкт. Шубалов

УКРПРОЕКТСТАЛЬКОНСТРУКЦИЯ г. Киев
Директор ин-та Нечаев
Гл. инж. ин-та Лысенко
Нач. отдела Довженко
Гл. инж. пр-та Барский
Гл. инж. пр-та Лапук
Бригадир Бельская
Проверил Жулинкова
Исполнил Бурлачкова

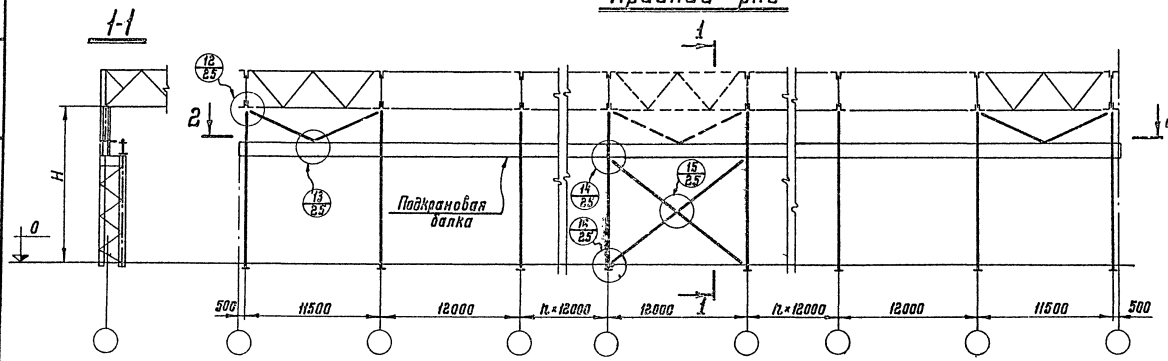
ТК 1974г.	Геометрические характеристики сечений сварных двутавров и гнутых швеллеров	Серия 1.424-4	Выпуск 1	Лист 23

ЦНИИПРОЕКТСТАЛЬКОНСТРУКЦИЯ г. Москва
Дирекция ин-та Мельников
Гл. инж. ин-та Кузнецов
Нач. отдела Бахметкин
Гл. конструк. Шубалов

УКРПРОЕКТСТАЛЬКОНСТРУКЦИЯ г. Киев.
Директор ин-та Нечаев
Гл. инж. ин-та Лысенко
Нач. отдела Обрвиенко
Гл. инж. пр-та Баркний

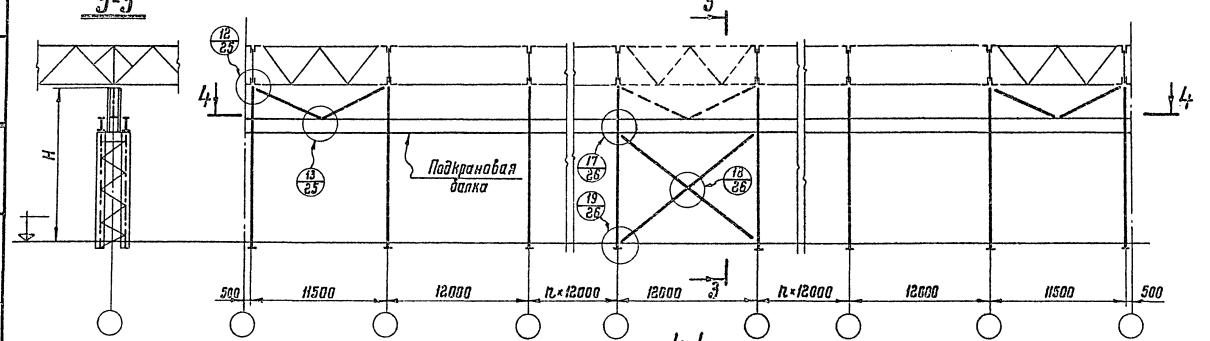
Гл. инж. пр-та Данич
Бригадир Бетская
Проверил Куменникова
Исполнил Степанчикова

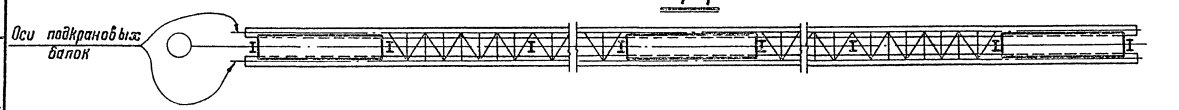
Крайний ряд





Средний ряд





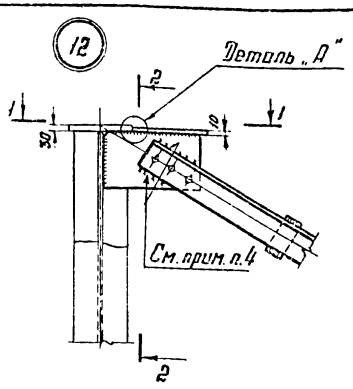
Примечания:

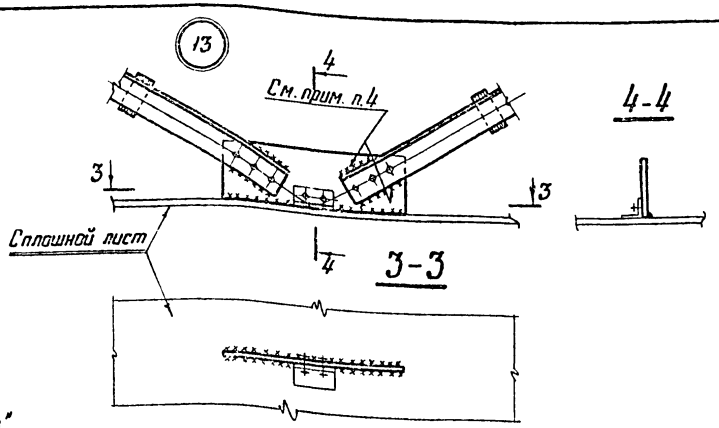
1. Подкрановые связи в каждом ряду колонн рекомендуется располагать ближе к середине температурного отсека. Число этих связей и их размещение по длине отсека принимается в соответствии с указаниями таблицы 42 СНиП II-В.3-62*.
2. Надкрановые связи устанавливаются в крайних шагах колонн температурного отсека, а также в промежуточных шагах, в которых предусматриваются вертикальные связи по опорам стропильных ферм (вне зависимости от расположения подкрановых связей).
3. В местах установки надкрановых или подкрановых связей должны быть предусмотрены тормозные балки (сплошные листы).
   В зданиях с тяжелым режимом работы тормозные балки устанавливаются по всей длине здания.
4. Ветви двухплоскостных подкрановых связей (по среднему ряду колонн) соединяются решеткой (см. лист 27).
5. При наличии подстропильных ферм схемы расположения связей не меняются.

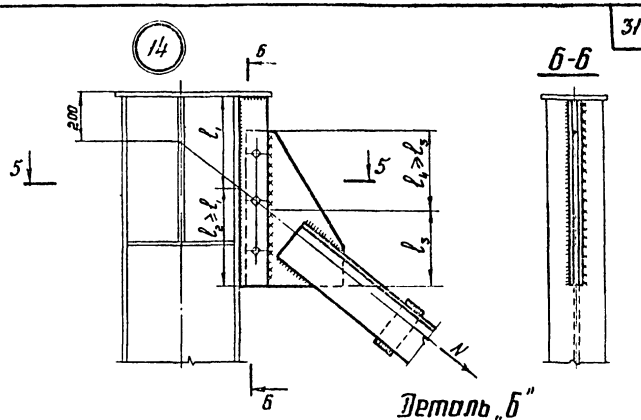
Условное обозначение

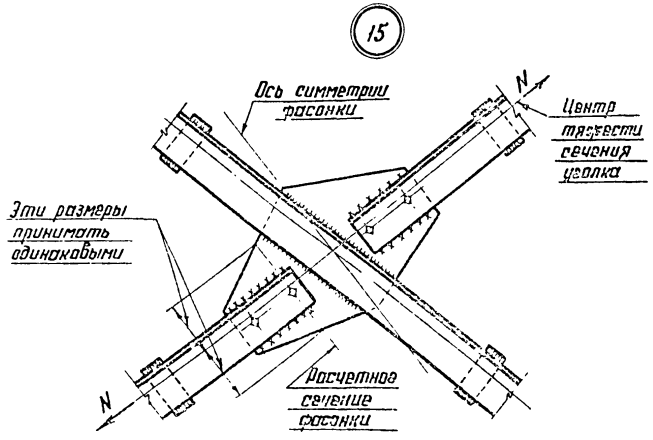
Плоскость вертикальных связей

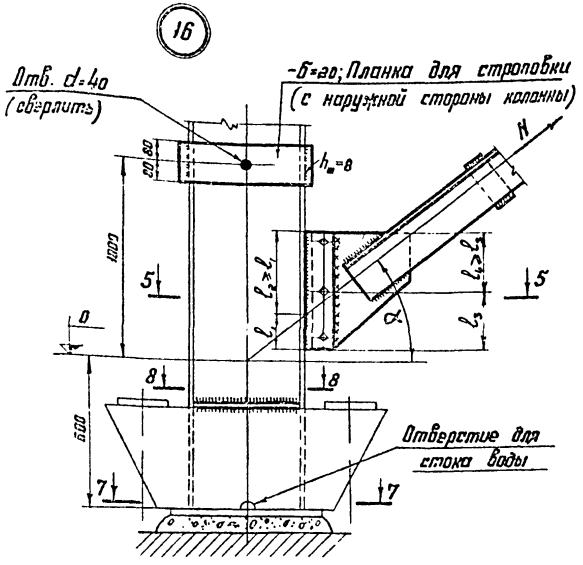
ТК 1974г.	Схемы расположения связей по колоннам	Серия 1.424-4	Выпуск 1	Лист 24





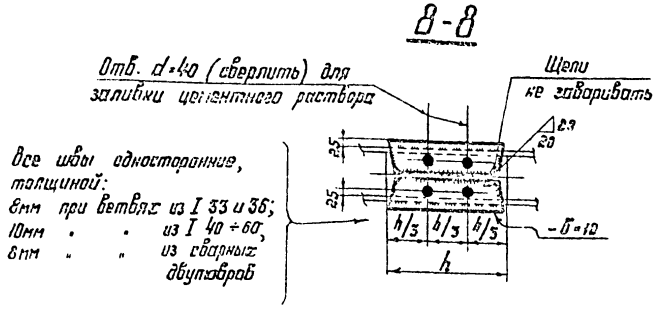


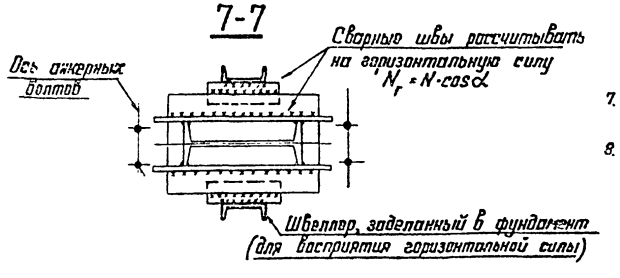




Примечания к листам 25 и 26:

1. Схемы связей и маркировка узлов на листе 24.
2. Толщину узловых фасонок принимать по расчету, но не менее 8 мм.
3. Все болты нормальной точности М20.
4. Монтажные швы, оговоренные в узлах 12 и 13, предусматриваются только в зданиях с тяжелым режимом работы (взамен болтов).
5. В узлах 14; 16; 17 и 19, при ветвях колонн из сварных двутавров, поясные швы в зоне узла должны быть проверены на прочность по усилию „N" в диагонали связи (на участке $2\ell_1$) и, в случае необходимости, усилены.
   Размеры сварных швов, прикрепляющих связи, принимаются по расчету. Расчетную длину каждого вертикального шва принимать равной соответственно $2\ell_1$ и $2\ell_3$ (обозначения на узлах). Эти швы рассчитываются на усилие „N" в диагонали связи.
6. Размеры фасонок и сварных швов, прикрепляющих элемент „К" (см. разрезы 3-3 и 4-4 на листе 26и), должны быть рассчитаны на узловой момент $M = N(x_0 + 0{,}5\delta_\phi)$,
   где: N - расчетное усилие в ветви связи;
   x_0 и δ_ϕ - размеры, обозначенные на разрезах 3-3 и 4-4.
7. Материал деталей - углеродистая сталь марки ВСт3кп2 по ГОСТ 380-71*.
8. Тип электродов для сварки принимается по указаниям раздела VI пояснительной записки.





ТК 1974г.	Узлы 12÷16 связей	Серия 1.424-4	Выпуск 1	Лист 25и

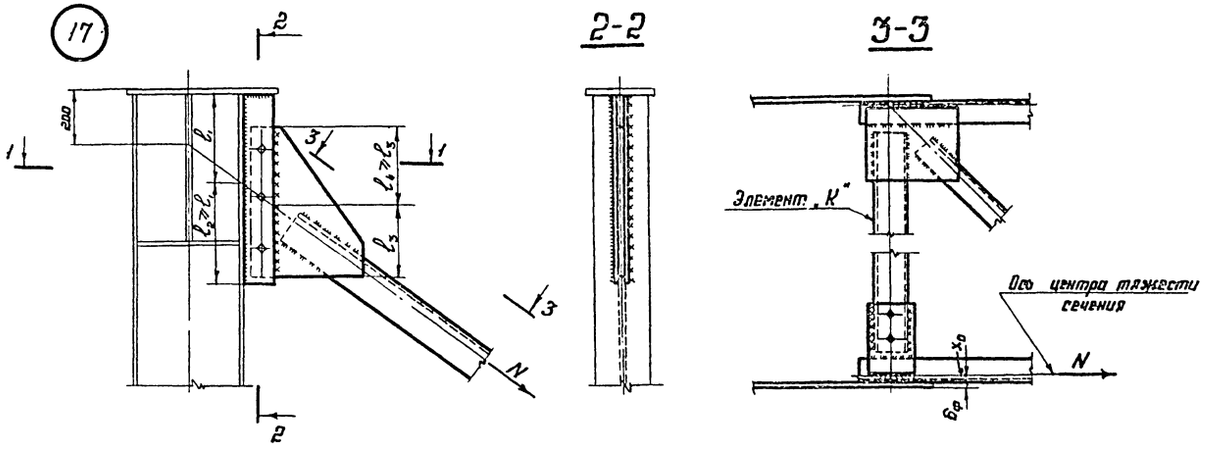
ЦНИИПРОЕКТСТАЛЬКОНСТРУКЦИЯ г. Москва

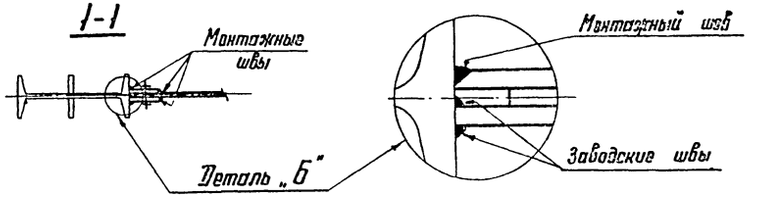
Директор ин-та Мелков; Гл. инж. ин-та Кузнецов; Нач. отдела Багрянский; Гл. конструктор Шубалов

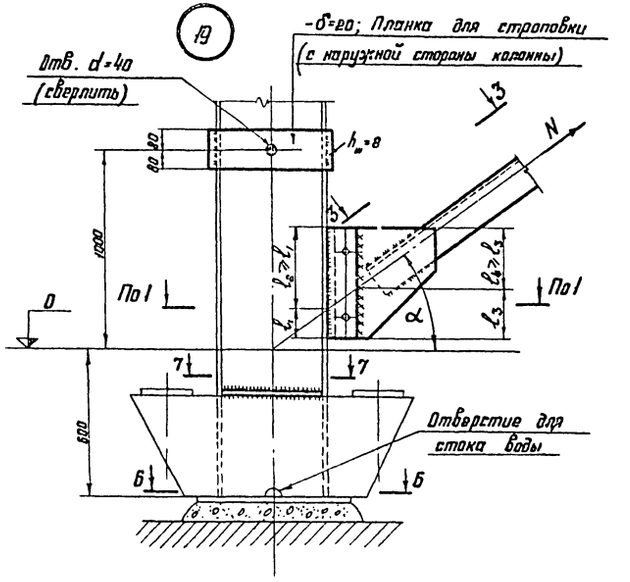
ЦНИИПРОЕКТСТАЛЬКОНСТРУКЦИЯ г. Киев

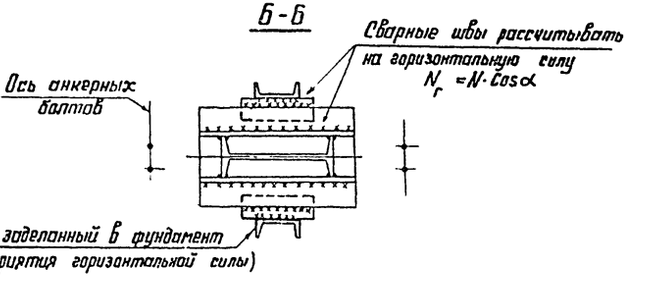
Гл. инж. ин-та Ичнов; Нач. отдела Лысенко; Гл. инж. пр-та Бобинский; Гл. инж. пр-та Берский

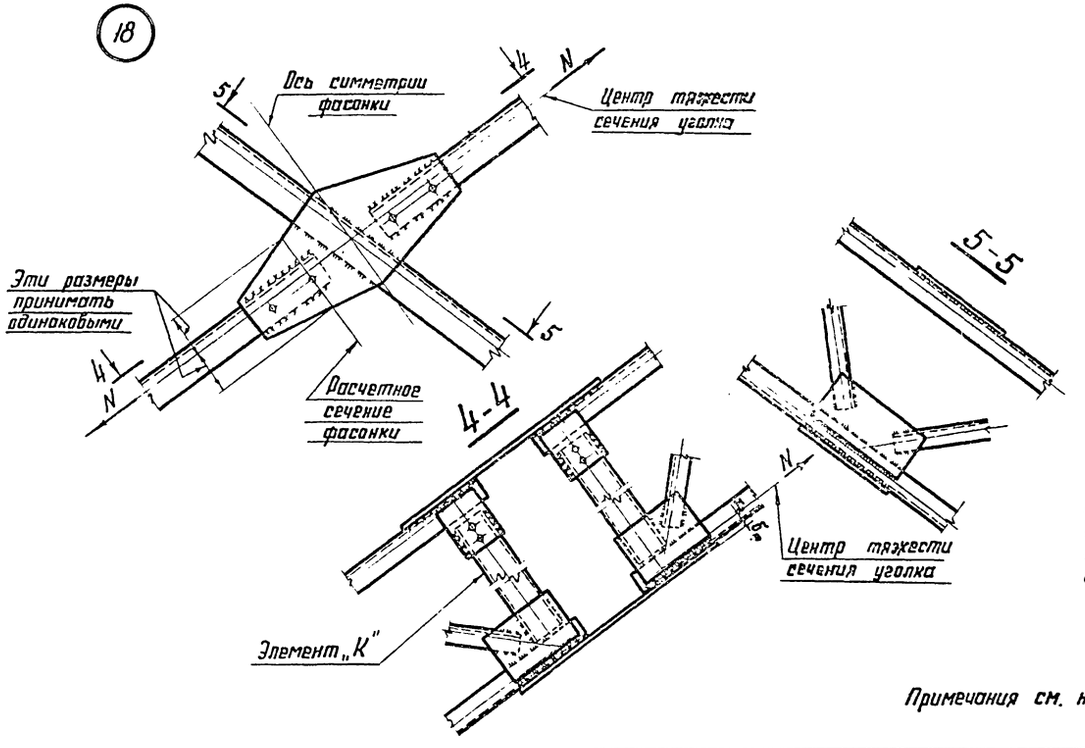
Лапик, Белецкая, Крипенникова, Комарова; Бригадир, Проверил, Исполнил

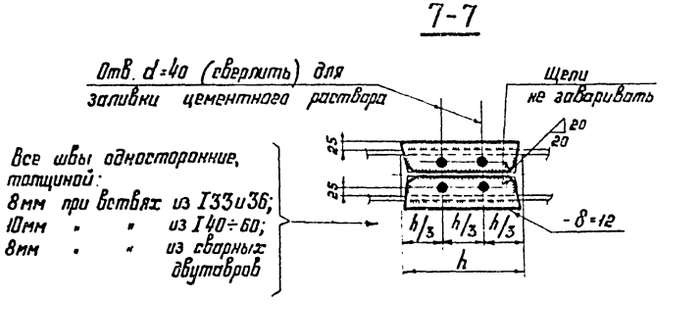












Все швы односторонние, толщиной:
8мм при вставках из I33 и 36;
10мм " " из I40÷60;
8мм " " из сварных двутавров

Примечания см. на листе 25и.

ТК 1974г.

Узлы 17÷19 связей

Серия 1.424-4
Выпуск 1
Лист 26и

ЦНИИПРОЕКТСТАЛЬКОНСТРУКЦИЯ г. Москва
Директор ин-та Мельников
Гл. инж. ин-та Кузнецов
Нач. отдела Бахмутский
Гл. конструкт. Шубалов

УКРПРОЕКТСТАЛЬКОНСТРУКЦИЯ г. Киев
Директор ин-та Ничшей
Гл. инж. ин-та Лысенко
Нач. отдела Обдиенко
Гл. инж. пр-та Барский
Гл. инж. пр-та Лапик
Бригадир Белоскоя
Проверил Капленникова
Исполнил Комарова
Гл. инж. пр-та Сафрель

13026 33

Надкрановые связи

Схема связей

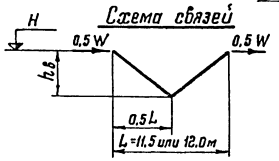


Таблица 1

Qкр. (т)	Марка связи	hв (м)	Сечение: Эскиз	Сечение: Состав	[W] (тс)	N (тс)
≤20	С1	2,8	⊤	2∟ 110×7	23,2	12,8
30 или 50	С2	3,5		2∟ 125×8	32,8	19,0

Условные обозначения к таблице 1:

[W] – допускаемая нагрузка;

N – соответствующее усилие в элементе (±).

Подкрановые связи

Однаплоскостные (по крайнему ряду)

Схема связей

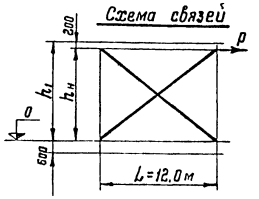


Таблица 2

h1 (м)	Марка связи	hн (м)	Сечение: Эскиз	Сечение: Состав	[P] (тс)	N (тс)
6,9	С3	6,7	⊤	2∟ 150×10	115	132
8,1	С4	7,9		2∟ 180×11	136	163
9,3	С5	9,1		2∟ 180×11	130	163
10,5	С6	10,3		2∟ 200×12	150	198
11,7	С7	11,5		2∟ 200×12	143	198
12,9	С8	12,7		2∟ 220×14	174	253

Условные обозначения к табл. 2 и 3.

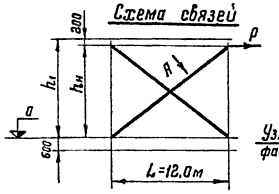
h1 – высота подкрановой части колонны (см. лист 1);

[P] – допускаемая нагрузка на одну плоскость связей;

N – соответствующее усилие растяжения в одной ветви связи.

Двухплоскостные (по среднему ряду)

Схема связей



Вид А

Схема решетки связей

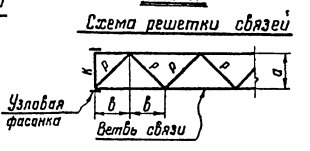


Таблица 3

h1 (м)	Марка связи	hн (м)	Сечение ветви: Эскиз	Сечение ветви: Состав	[P] (тс)	N (тс)	b (м)	Сечения элементов решетки, соединяющей ветви связей: K	P: При a=1,5 м	P: При a=2,0 м
6,9	С9	6,7	⊤	∟ 110×70×6,5	20,9	23,9	≤ 1,5	C 10	∟ 63×4	∟ 75×5
	С10			∟ 125×80×7	25,9	29,6	≤ 1,7			
	С11			∟ 140×90×8	33,0	37,8	≤ 2,0	C 12		
8,1	С12	7,9		∟ 125×80×7	24,8	29,6	≤ 1,7	C 10		
	С13			∟ 140×90×8	31,6	37,8	≤ 2,0	C 12		
9,3	С14	9,1		∟ 125×80×7	23,6	29,6	≤ 1,7	C 10		
	С15			∟ 140×90×8	30,1	37,8	≤ 2,0	C 12		
	С16			∟ 160×100×9	38,3	48,1		C 14		
10,5	С17	10,3	⊢	∟ 125×80×7	22,5	29,6	≤ 1,7	C 10		
	С18			∟ 140×90×8	28,7	37,8	≤ 2,0	C 12		
	С19			∟ 160×100×9	36,6	48,1		C 14		
11,7	С20	11,5		∟ 140×90×8	27,4	29,6	≤ 2,0	C 12		
	С21			∟ 160×100×9	34,8	48,1		C 14		
12,9	С22	12,7		∟ 140×90×8	20,4	29,6	≤ 2,0	C 12		
	С23			∟ 160×100×9	33,1	48,1		C 14		

Примечания:

1. Марки надкрановых связей принимаются по таблице 1 в зависимости от грузоподъемности крана Qкр. Марки подкрановых связей принимаются по таблицам 2 и 3 в зависимости от высоты подкрановой части колонны h1 и горизонтальной нагрузки P на связь (на одну плоскость).
2. Подкрановые связи рассчитаны по растяжению одной диагонали (условно принято, что вторая диагональ выключается из работы).
3. Элементы решетки, соединяющей ветви двухплоскостных связей, крепить на силу 2 т.
4. Уголки равнобокие по ГОСТ 8509-72; уголки неравнобокие по ГОСТ 8510-72; швеллеры по ГОСТ 8240-72.
5. Материал связей, элементов решетки и фасонок – сталь марки ВСт3кп2 по ГОСТ 380-71.*

ТК 1974г

Сортаменты и несущая способность связей

Серия 1.424-4

Выпуск 1 Лист 27

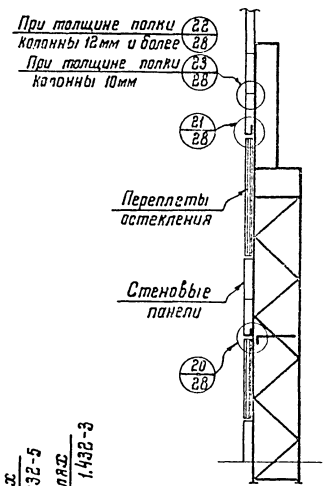
УКРПРОЕКТСТАЛЬКОНСТРУКЦИЯ г. Киев

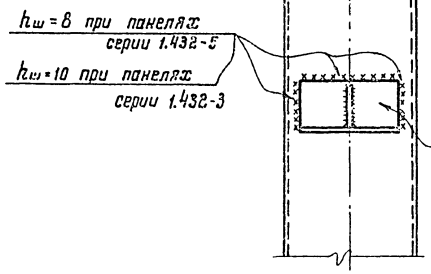
УНИПРОЕКТСТАЛЬКОНСТРУКЦИЯ г. Москва

Главный инж. Мельников; Гл. инж. пр-та Гапик; Нач. отдела Кулешов; Гл. конструктор Шубенков; Гл. инж. пр-та Бакланов; Гл. инж. пр-та Брыкарь; Гл. инж. пр-та Проценко; Директор инж. пр-та Неугод; Гл. инж. пр-та Шпенко; Нач. отдела Обысенко; Гл. инж. пр-та Баранов; Гл. конструктор Шкляев; Гл. инж. пр-та Ковтун; Гл. инж. пр-та Крупенников; Гл. конструктор Шкляев

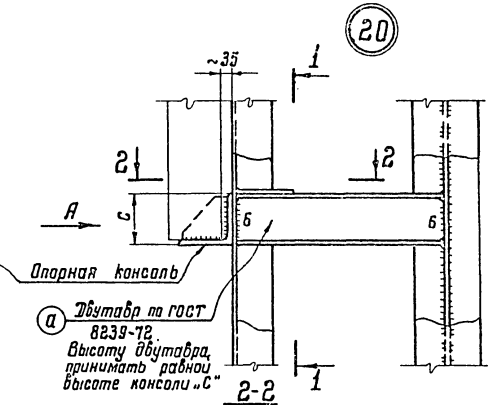
13026 34

Маркировка узлов на схеме колонн

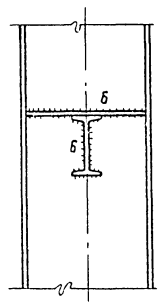




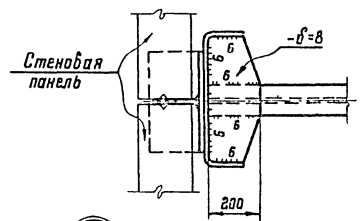
Вид А



1-1



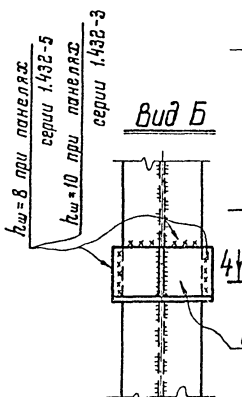
2-2

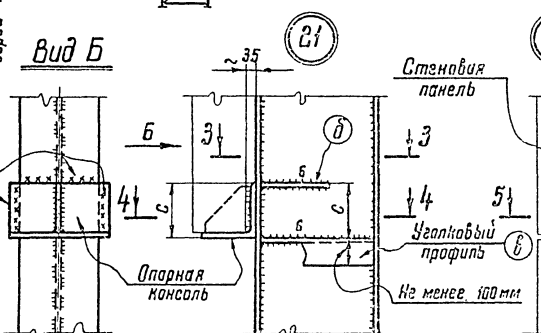


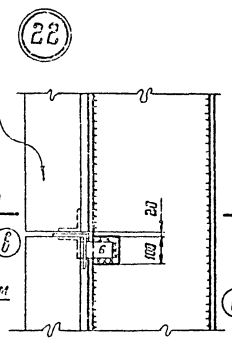
Примечания:

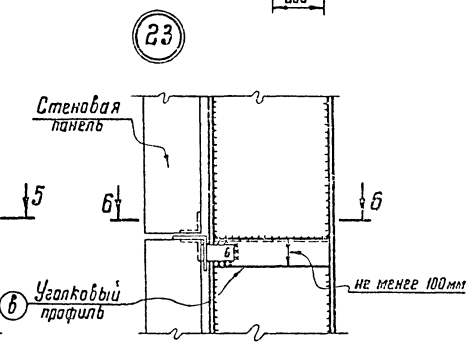
1. Опорные консоли под стеновые панели и другие детали крепления панелей принимать по сериям 1.432-3 и 1.432-5. Исключение составляют опорные консоли при размере полки надкрановой части колонны 360мм или при наружной ветви из прокатного швеллера №36. В этих случаях длина консолей принимается равной 340мм
2. Переплеты остекления и детали их крепления в узлах условно не показаны.
3. Узлы показаны применительно к рядовым колоннам. Для колонн у торцов здания и у поперечных температурных швов конструктивные решения узлов аналогичны.
4. Узел 20 показан применительно к сечению наружной ветви колонны из гнутого швеллера. При ветвях из прокатного швеллера конструктивное решение узла выполняется аналогично.
5. Сварные швы h=8мм, кроме оговоренных.
6. Материал деталей принимается по указаниям раздела IV пояснительной записки.
7. Тип электродов для сварки принимается по указаниям раздела VI пояснительной записки
8. При разработке деталировочных чертежей КМД привязка деталей „а", „б" и „в" по высоте колонны устанавливается по рабочим чертежам КМ проектируемого объекта.
9. При определении массы марок (листы 14÷22) и в спецификацию стали (листы 30÷34) масса деталей „а", „б" и „в" не включена.

Вид Б

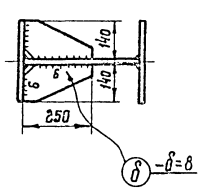




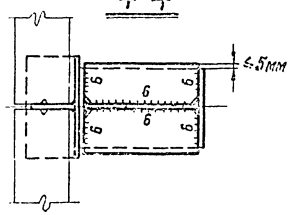




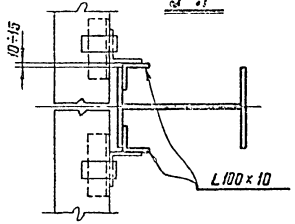
3-3



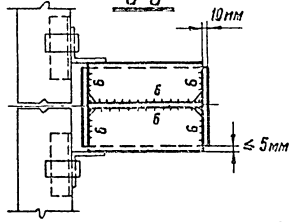
4-4



5-5



6-6



ТК 1974г.	Узлы 20÷23 крепления стеновых панелей	Серия 1.424-4	
		Выпуск 1	Лист 28

ЦНИИПРОЕКТСТАЛЬКОНСТРУКЦИЯ г.Москва
УКРПРОЕКТСТАЛЬКОНСТРУКЦИЯ г.Киев
Директор ин-та Мельников; Гл. инж. ин-та Кузнецов; Нач. отдела Бажутинский; Гл. конструктор Шульгалов
Директор ин-та Ненадо; Гл. инж. ин-та Лысенко; Нач. отдела Обухович; Гл. инж. пр-та Балюкин
Гл. инж. пр-та Лапук; Бригадир Бельская; Проверил Куленкова; Исполнил Хрущевский

№ п/п	Марка стали	Профиль		Масса стали в кг по маркам																							
				А1-1	А1-2	А1-3	А2-1	А2-2	А2-3	А2-4	Б1-1	Б1-2	Б1-3	Б1-4	Б2-1	Б2-2	Б2-3	Б2-4	Б2-5	В1-1	В1-2	В1-3	В1-4	В2-1	В2-2	В2-3	В2-4	В2-5
1	14Г2 (ГОСТ 5058-65*)	I 60	ГОСТ 8239-72																								
2		I 55																									
3		I 50																									
4		I 45																									
5		I 40																									
6		I 36																									
7		I 33																									
8		C 40	ГОСТ 8240-72																								
9		C 36																									
10		C 33																									
11		-δ=30	ГОСТ 5681-57*																								
12		-δ=25																									
13		-δ=22																									
14		-δ=20								575									640								640
15		-δ=18																									
16		-δ=16				315				410				390				515					390				515	
17		-δ=14											310				405					310				405		
18		-δ=12			235			310				235				310					235				310			
19		-δ=10		170			225				390	220	220	220	510	285	285	285	285	390	220	220	220	510	285	285	285	285
20		-δ=8		98	98	98	130	130	130	130																	
Итого стали 14Г2:				268	333	413	355	440	540	705	390	455	530	610	510	595	690	800	925	390	455	530	610	510	595	690	800	925
21	ВСт3кп2 (ГОСТ 380-71*)	∟ 125×8	ГОСТ 8509-72																								
22		∟ 110×8																									
23		∟ 110×7																									
24		∟ 100×6,5																									
25		∟ 90×6																									
26		∟ 80×5,5																									
27		∟ 75×5																									
28		-δ=60	ГОСТ 5681-57*	82	82		82	82																			
29		-δ=50				69			69																		
30		-δ=40								55																	
31		-δ=36																									
32		-δ=32																									
33		-δ=30		37	42	42	37	42	42	47	56	63	71	78	56	63	71	78	79	99	110	120	125	99	110	120	125	160
34		-δ=28																									
35		-δ=25									66	66	66	66	66	66	66	66	66	33	33	33	33	33	33	33	33	
36		-δ=22																									
37		-δ=20																									
38		-δ=18																									
39		-δ=16																									
40		-δ=14																									
41		-δ=12		17	18	18	17	18	18	19	48	50	53	56	62	64	67	70	70	48	50	53	56	62	64	67	70	70
42		-δ=10																									
43		-δ=8																									
Итого стали ВСт3кп2:				136	142	129	136	142	129	121	170	179	190	200	184	193	204	214	215	180	193	206	214	194	207	220	228	230
Всего на марку:				404	475	542	491	582	669	826	560	634	720	810	694	788	894	1014	1140	570	648	736	824	704	802	910	1028	1155

Примечания на листе 34.

ТК 1974г.

Спецификация стали для верхних частей колонн

Серия 1.424-4

Выпуск 1 | Лист 29

ЦИПРОЕКТСТАЛЬКОНСТРУКЦИЯ г.Москва

УКРПРОЕКТСТАЛЬКОНСТРУКЦИЯ г.Киев

Главный инженер проекта Ефимов

Главный инженер Ефимов

Гл. инж. пр-та Ефимов

Директор ин-та Мельников

Гл. инж. ин-та Кузнецов

Нач. отдела Багмутский

Гл. конструктор Щуболов

Директор ин-та Ненаев

Гл. инж. ин-та Лобенко

Нач. отдела Довженко

Гл. инж. пр-та Барский

Гл. инж. пр-та Лапшин

Бригадир Антонов

Проверил Крупенникова

Исполнил Крупенникова

№№ п/п	Мар стали	Профиль		Масса стали в кг по маркам																															
				Д1-1	Д1-2	Д1-3	Д1-4	Д1-5	Д2-1	Д2-2	Д2-3	Д2-4	Д2-5	Д2-6	Д3-1	Д3-2	Д3-3	Д3-4	Д3-5	Д3-6	Д4-1	Д4-2	Д4-3	Д4-4	Д4-5	Д4-6	Д5-1	Д5-2	Д5-3	Д5-4	Д5-5	Д6-1	Д6-2	Д6-3	Д6-4
1	14Г2 (ГОСТ 5058-65*)	I 60	ГОСТ 8239-72																	1065				1200					1325				1450	
2		I 55												800					910				1025					1130				1250		
3		I 50						585					680					780					870				960				1055			
4		I 45					495					575					655					735				815								
5		I 40				430					495					565				630														
6		I 36			365					420					480																			
7		I 33		315					365																										
8		[40	ГОСТ 8240-72			360					415					475				530														
9		[36			310					360					410																			
10		[33		270					315																										
11		-δ=32	ГОСТ 5681-57*	80	80	80	80	80	80	80	80	80	80	80	80	80	80	80	80	80	80	80	80	80	80	80	80	80	80	80	80	80	80	80	80
12		-δ=25																																	
13		-δ=22																																	
14		-δ=20		80	80	80	80	80	80	80	80	80	80	80	80	80	80	80	80	80	80	80	80	80	80	80	80	80	80	80	80	80	80	80	80
15		-δ=18												150					150	150				150	150	150			150	150	150		150	150	150
16		-δ=16																																	
17		-δ=14				120	120	120			120	120	115			120	120	115		970	120	120	120		1090	1210	120	120		1210	1345	120		1325	1475
18		-δ=12		100	100			560	100	100			650	690	100			740	790				835	885		1240		925	980		1375	1015	1075		1510
19		-δ=10					435					510					580					650				720								
20		-δ=8																																	
Итого стали 14Г2:				845	935	1070	1210	1425	940	1040	1190	1365	1605	1800	1150	1320	1515	1795	2010	2345	1440	1665	1985	2220	2600	2760	1815	2165	2420	2845	3030	2350	2635	3085	3295
21	ВСт3кп2 (ГОСТ 380-71*)	L 125×8	ГОСТ 8509-72																																
22		L 110×8																																	
23		L 110×7																																	
24		L 100×6,5					205	205					230	230					260	260				300	300	300			330	330	330			355	355
25		L 90×6			170	170					190	190					215	215					250					270				295		
26		L 80×5,5		140						155						175						205				220					240			
27		L 75×5							135						150					175														
28		-δ=60	ГОСТ 5681-57*																																
29		-δ=50																																	
30		-δ=40																	115					115	285				115	285			115	285
31		-δ=36						72					72	92				72	92				72	92				72	92			72	92		
32		-δ=32																																	
33		-δ=30		43	46	145	165	130	43	46	145	165	130	145	46	145	165	130	145	160	145	165	130	145	160	81	165	130	145	160	81	130	145	160	81
34		-δ=28																																	
35		-δ=25		53	62				53	62					62																				
36		-δ=22																																	
37		-δ=20																																	
38		-δ=18																																	
39		-δ=16						67					67	345				67	345	360				67	345	360	350		67	345	360	370	67	345	360	350
40		-δ=14		190	195				190	195					195																				
41		-δ=12				200	225	215			200	225	215	41		200	225	215	41	100	200	225	215	40	165	175	225	215	40	165	175	215	40	165	175
42		-δ=10																																	
43		-δ=8		37	44	47	54	58	37	42	50	54	61	65	42	48	56	60	70	29	76	87	100	115	34	35	89	105	115	34	35	100	115	39	40
Итого стали ВСт3кп2:				463	517	562	649	747	458	500	585	634	775	918	495	568	661	759	953	1024	596	682	834	1037	1134	1226	699	869	1067	1164	1276	824	1032	1194	1286
Всего на марку:				1308	1452	1632	1859	2172	1398	1540	1775	1999	2380	2718	1645	1888	2176	2554	2963	3369	2036	2347	2819	3257	3734	3986	2514	3034	3487	4009	4306	3174	3667	4279	4581

Примечания на листе 34.

ЦНИИПРОЕКТСТАЛЬКОНСТРУКЦИЯ г. Москва

УКРПРОЕКТСТАЛЬКОНСТРУКЦИЯ г. Киев

Директор ин-та Нечаев; Гл. инж. ин-та Лисенко; Нач. отдела Обухенко; Гл. инж. пр-та Борсний

Гл. инж. пр-та Литун; Бригадир Бетская; Проверил Габриилова; Исполнил Якутенникова

Директор ин-та Пелюнков; Гл. инж. ин-та Гузанцев; Нач. отдела Багмутский; Гл. конструктор Шубалов

ТК 1974г.

Спецификация стали для нижних частей колонн (марок "Д")

Серия 1.424-4 Выпуск 1 Лист 30

Масса стали в кг по маркам

NN п/п	Марка стали	Профиль		Е1-1	Е1-2	Е1-3	Е1-4	Е1-5	Е1-6	Е2-1	Е2-2	Е2-3	Е2-4	Е2-5	Е2-6	Е2-7	Е3-1	Е3-2	Е3-3	Е3-4	Е3-5	Е3-6	Е3-7	Е4-1	Е4-2	Е4-3	Е4-4	Е4-5	Е4-6	Е4-7	Е5-1	Е5-2	Е5-3	Е5-4	Е5-5	Е5-6	Е5-7	Е6-1	Е6-2	Е6-3	Е6-4	Е6-5	Е6-6
1	14Г2 (ГОСТ 5058-65*)	I 60	ГОСТ 8239-72													1875						2135					2395					2650							2910			
2		I 55							1380						1600						1825					2050					2265							2490			
3		I 50						1170						1360						1545					1740					1925							2110					
4		I 45					995						1150						1310					1475					1630													
5		I 40				850						990						1125					1260																			
6		I 36			725						845					960																										
7		I 33		630						730																																
8		С 40	ГОСТ 8240-72																																							
9		С 36																																								
10		С 33																																								
11		-δ=30	ГОСТ 5681-57*																																								
12		-δ=25																				455						455	455					455	455	455				455	455	455
13		-δ=22														560					560						560				560						560					
14		-δ=20						145	510					145	510					145	510	145			145	510		145	145		145	510		145	145	145	145	510		145	145	145
15		-δ=18					130	330					130	330					130	330				130	330				130	330						330					
16		-δ=16		375	95	105				375	95	105					95	105					105																		4570
17		-δ=14				255	255					255	255					255	255					255	255				3090	255				3425					3760	
18		-δ=12			220						220					220						2215						2480				2750						3020			
19		-δ=10																																								
20		-δ=8																																								
Итого стали 14Г2:				1005	1040	1210	1380	1645	1890	1105	1160	1350	1535	1835	2110	2435	1275	1485	1695	2020	2335	2695	2815	1620	1860	2215	2560	2955	3080	3690	2015	2400	2775	3210	3350	4025	4760	2585	3000	3470	3620	4360	5170
21	ВСт3кп2 (ГОСТ 380-71*)	L 125×8	ГОСТ 8509-72																																							
22		L 110×8											410	410	410	410				460	460	460	460				505	505	505	505													
23		L 110×7			295	295	295	295	295			365							405						445	445					515	515	515	515	515	515		555	555	555	555	555
24		L 100×6,5		250						310	310						345	345					375							435							470					
25		L 90×6																																								
26		L 80×5,5																																								
27		L 75×5																																								
28		-δ=60	ГОСТ 5681-57*																																								
29		-δ=50																																								
30		-δ=40														225						225	280					225	285				225	285					225	285		
31		-δ=36						145	185					145	185					145	185					145	185				145	185				145	185				
32		-δ=32																																								
33		-δ=30		85	92	195	220	125	135	85	92	195	220	125	135	150	92	195	220	125	135	150	160	195	220	135	135	150	160	160	220	125	135	150	160	160	165	125	135	150	160	160	165
34		-δ=28																																								
35		-δ=25		55	62					55	62						62																										
36		-δ=22																																				335					335
37		-δ=20																																								
38		-δ=18																																								
39		-δ=16																											470					470	170					470	170
40		-δ=14						100	380					100	380	390				100	380	390	380			100	380	390	380		100	380	390	380			100	380	390	380		
41		-δ=12		215	220					215	220						220																									
42		-δ=10				225	260	225	49			225	260	225	49	135		225	260	225	49	135	145	225	260	225	49	225	235	235	260	225	49	225	235	235	235	225	49	225	235	235	235
43		-δ=8		59	66	70	76	81	86	65	67	78	89	94	99	46	71	76	88	99	103	51	47	115	135	145	160	56	56	56	135	155	165	57	57	57	57	150	165	62	62	62	62
Итого стали ВСт3кп2:				664	735	785	851	971	1130	730	751	863	979	1099	1258	1356	790	841	973	1154	1314	1411	1472	910	1060	1185	1414	1551	1621	1821	1050	1265	1429	1562	1632	1832	2077	1215	1469	1607	1677	1877	2122
Всего на марку:				1669	1775	1995	2231	2616	3020	1835	1911	2213	2514	2934	3368	3791	2065	2326	2668	3174	3649	4106	4287	2530	2920	3400	3974	4506	4701	5511	3065	3665	4204	4772	4982	5857	6837	3800	4469	5077	5297	6237	7292

Примечания на листе 34.

ТК 1974г.

Спецификация стали для нижних частей колонн (марок „Е")

Серия 1.424-4

Выпуск 1. Лист 31

ЦНИИПРОЕКТСТАЛЬКОНСТРУКЦИЯ г. Москва

УКРПРОЕКТСТАЛЬКОНСТРУКЦИЯ г. Киев

Директор ин-та Неуев; Гл. инж. ин-та Лисенко; Нач. отдела Обрубина; Гл. инж. пр-та Барский

Гл. инж. пр-та Лапук; Бригадир Белецкая; Гл. конструктор Гавриловa; Гл. конструктор Крупенникова

Гл. инж. пр-та Бригадир Исполнил; Гл. конструктор Шубалов

Директор ин-та Мельников; Гл. инж. ин-та Кузнецов; Нач. отдела Баженовский; Гл. конструктор

№№ п/п	Марка стали	Профиль		Масса стали в кг по маркам																														
				И1-1	И1-2	И1-3	И1-4	И2-1	И2-2	И2-3	И2-4	И2-5	И3-1	И3-2	И3-3	И3-4	И3-5	И3-6	И4-1	И4-2	И4-3	И4-4	И4-5	И4-6	И5-1	И5-2	И5-3	И5-4	И5-5	И5-6	И6-1	И6-2	И6-3	И6-4	И6-5
1	14Г2 (ГОСТ 5058-65*)	I 60	ГОСТ 8239-72																					1200					1325					1450	
2		I 55																910					1025				1140					1250		
3		I 50										680					780					870				960				1055				
4		I 45					495				575					655					735				815					900				
5		I 40				430				495					565					630				700										
6		I 36			365				420					480					540															
7		I 33		315				365					415																					
8		[40	ГОСТ 8240-72			360				415					475					530				590										
9		[36			310				360					410				460																
10		[33		270				315					360																					
11		-δ=32	ГОСТ 5681-57*	80	80	80	80	80	80	80	80	80	80	80	80	80	80	80	80	80	80	80	80	80	80	80	80	80	80	80	80	80	80	80	80
12		-δ=25																																
13		-δ=22																																
14		-δ=20		80	80	80	80	80	80	80	80	80	80	80	80	80	80	80	80	80	80	80	80	80	80	80	80	80	80	80	80	80	80	80
15		-δ=18				185	185			185	195	180			185	185	180	180		185	185	180	180	180	185	185	180	180	180	180	185	180	180	180	180
16		-δ=16		165	165			165	165				165	165					165															
17		-δ=14																						1090					1210	1345				1325	1475
18		-δ=12										650					740	790				835	885				925	980		1375		1015	1075		1510
19		-δ=10					435				510					580					650				720					790				
20		-δ=8																																
Итого стали 14Г2:				910	1000	1135	1275	1005	1105	1255	1430	1670	1100	1215	1385	1580	1860	2040	1325	1505	1730	2045	2250	2630	1635	1880	2225	2460	2875	3060	2035	2410	2665	3115	3325
21	ВСт3кп2 (ГОСТ 380-71*)	L 125×8	ГОСТ 8509-72																															
22		L 110×8																																
23		L 110×7				280	280				315	315				355	355	355			410	410	410	410			450	450	450	450			480	480	480
24		L 100×6,5		235	240				265	270					300										375						410			
25		L 90×6						220						245						285				315					335					
26		L 80×5,5											200						235															
27		L 75×5																																
28		-δ=60	ГОСТ 5681-57*																															
29		-δ=50																																
30		-δ=40																						115					115	285				115	285
31		-δ=36										73					73	92				73	92				73	92			73	92			
32		-δ=32																																
33		-δ=30		42	46	145	165	42	46	145	165	130	42	46	145	165	130	145	45	145	165	130	145	160	145	165	130	145	160	80	165	130	145	160	80
34		-δ=28																																
35		-δ=25		55	62			55	62				55	62					62															
36		-δ=22																																
37		-δ=20																																
38		-δ=18																																
39		-δ=16										83					83	360				83	360	375			83	360	375	350		83	360	375	350
40		-δ=14		205	210			205	210				205	210					210															
41		-δ=12				215	245			215	245	225			215	245	225	49		215	245	225	49	190	215	245	225	49	190	210	245	225	49	190	210
42		-δ=10																																
43		-δ=8		51	55	64	69	51	57	63	73	77	48	56	64	77	81	86	84	98	120	130	140	44	100	115	135	140	48	50	115	130	145	53	55
Итого стали ВСт3кп2:				588	613	704	759	573	640	693	798	903	550	619	724	842	947	1087	636	743	940	1051	1196	1294	775	900	1096	1236	1338	1425	860	1051	1271	1373	1460
Всего на марку:				1498	1613	1839	2034	1578	1745	1942	2228	2573	1650	1834	2109	2422	2807	3127	1961	2248	2670	3096	3446	3924	2410	2780	3321	3696	4213	4485	2895	3461	3936	4488	4785

Примечания на листе 34.

ТК

Спецификация стали для нижних частей колонн (марок „И")

Серия 1.424-4

Выпуск 1

Лист 3

УКРПРОЕКТСТАЛЬКОНСТРУКЦИЯ г. Киев

Директор ин-та Нечаев; Гл. инж. ин-та Лысенко; Нач. отдела Обвинцев; Гл. инж. пр-та Барский

Гл. инж. пр-та Бригадир Исполнил

Директор ин-та Мельников; Гл. инж. ин-та Кузнецов; Нач. отдела Бадмунский; Гл. конструкт. Шуватов

УКРПРОЕКТСТАЛЬКОНСТРУКЦИЯ г. Москва

| № п/п | Марка стали | Профиль | | Масса стали в кг по маркам | | |

№ п/п	Марка стали	Профиль		Масса стали в кг по маркам																																			
				С1	С2	С3	С4	С5	С6	С7	С8	С9		С10		С11		С12		С13		С14		С15		С16		С17		С18		С19		С20		С21		С22		С23	
												а=1,5м	а=2,0м	а=1,5м	а=2,0м	а=1,5м	а=2,0м	а=1,5м	а=2,0м	а=1,5м	а=2,0м	а=1,5м	а=2,0м	а=1,5м	а=2,0м	а=1,5м	а=2,0м	а=1,5м	а=2,0м	а=1,5м	а=2,0м	а=1,5м	а=2,0м	а=1,5м	а=2,0м	а=1,5м	а=2,0м	а=1,5м	а=2,0м	а=1,5м	а=2,0м
1	ВСт3кп2 (ГОСТ 380-71*)	⊏ 14	ГОСТ 8240-72																							96	135					96	135						
2		⊏ 12														81	110			81	110			81	110					81	110			96	135			96	135
3		⊏ 10										67	93	67	93			67	93			67	93			67	93					81	110			81	110		
4		∟ 220×14	ГОСТ 8509-72								3185																												
5		∟ 200×12							2235	2355																													
6		∟ 180×11					1670	1760																															
7		∟ 160×10				1285																																	
8		∟ 125×8			405																																		
9		∟ 110×7		295																																			
10		∟ 75×5											240		220		205		225		210		230		215		215		250		240		240		245		245		250	
11		∟ 63×4										135		125		115		130		125		135		125		125		145		140		140		145		145		150	
12		∟ 160×100×9	ГОСТ 8510-72																							1030	1030					1090	1090			1145	1145			1205	1205
13		∟ 140×90×8														730	730			770	770			810	810			850	850			895	895			945	945		
14		∟ 125×80×7												570	570			600	600			630	630			665	665												
15		∟ 110×70×6,5										465	465																										
16		-δ=10	ГОСТ 5681-57*	7	7																																		
17		-δ=8		38	38	195	250	265	335	355	480	100	120	115	130	140	155	120	140	145	165	125	140	150	170	190	210	130	150	160	180	200	220	170	185	210	230	175	195	220	240
Всего на марку:				340	450	1480	1920	2025	2570	2710	3665	767	918	877	1013	1066	1200	917	1058	1121	1255	957	1093	1166	1305	1441	1590	1007	1158	1231	1380	1526	1685	1291	1435	1596	1755	1351	1500	1671	1830

УКРПРОЕКТСТАЛЬКОНСТРУКЦИЯ г. Киев

Гл. инж. пр-та Лапук; Гл. инж. бригады Вельская; Нач. отдела Стефанчикова; Гл. конструктор Кулешова

ЦНИПРОЕКТСТАЛЬКОНСТРУКЦИЯ г. Москва

Директор ин-та Мельников; Гл. инж. ин-та Кузнецов; Нач. отдела Казмутинский; Гл. конструктор Шубалов

Директор ин-та Нечаев; Гл. инж. ин-та Лысенко; Нач. отдела Лобзенко; Гл. инж. пр-та Борский

Примечания:

1. Спецификация составлена без запаса на припуски и отходы, за исключением опорных плит баз колонн, которые заказаны с припуском по толщине на строжку.
2. Металл на гнутые швеллеры, подлежащие изготовлению на заводе металлоконструкций (сортамент на листе 23), заказан в спецификации листам.
3. В спецификации для нижних частей колонн учтен расход стали на узловые фасонки решетки (лист δ=8мм)
4. В спецификации для колонн крайних рядов не учтен расход стали на детали крепления стеновых панелей (детали „а", „б" и „в" на листе 28).
5. В ГОСТ'е 8240-72 представлены швеллеры с уклоном внутренних граней полок и с параллельными гранями полок. Предпочтительнее применение швеллеров с параллельными гранями полок.
6. Условия поставки стали марки 14Г2 см. в разделе IV пояснительной записки.

ТК 1974с

Спецификация стали для связей

Серия 1.424-4

Выпуск 1

Лист 34

13026 (41)

ЦЕНТРАЛЬНЫЙ НАУЧНЫЙ ИНСТИТУТ ТЕХНИКО-ЭКОНОМИЧЕСКИХ ИССЛЕДОВАНИЙ
ГОССТРОЯ СССР

МС-8а2. А-11½ Стоимость уч. 23
Слово в почете 1978 г.
Заказ № 16885 Тираж 350 экз.

gost-ecolog.ru