

ЦЕНТРАЛЬНЫЙ ИНСТИТУТ ТИПОВЫХ ПРОЕКТОВ
ГОССТРОЯ СССР

ТИПОВЫЕ ДЕТАЛИ И КОНСТРУКЦИИ ЗДАНИЙ И СООРУЖЕНИЙ

Серия КЭ-01-07

ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫЕ
СБОРНЫЕ НЕСУЩИЕ КОНСТРУКЦИИ
ДЛЯ ОДНОЭТАЖНЫХ ПРОИЗВОДСТВЕННЫХ
ЗДАНИЙ

ВЫПУСК 5

Для I^{го} географического района ветровой нагрузки

КОЛОННЫ
ДВУХВЕТВЁВЫЕ БЕЗРАСКОСНЫЕ
С НАГРУЗКОЙ ОТ КРАНОВ 10, 20 И 30т.
С ШАГОМ ДЛЯ НАРУЖНЫХ РЯДОВ 6 м.
И ДЛЯ ВНУТРЕННИХ РЯДОВ 12 м.

ПРИ ОСУЩЕСТВЛЕНИИ НУЛЕВОГО ЦИКЛА РАБОТ ДО МОНТАЖА КОНСТРУКЦИЙ

РАЗРАБОТАНЫ

Государственным Проектным Институтом №6 Министерства Строительства РСФСР

МОСКВА
1960г

ЦЕНТРАЛЬНЫЙ ИНСТИТУТ ТИПОВЫХ ПРОЕКТОВ
ГОССТРОЯ СССР

ТИПОВЫЕ ДЕТАЛИ И КОНСТРУКЦИИ ЗДАНИЙ И СООРУЖЕНИЙ

Серия КЭ-01-07

ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫЕ
СБОРНЫЕ НЕСУЩИЕ КОНСТРУКЦИИ
ДЛЯ ОДНОЭТАЖНЫХ ПРОИЗВОДСТВЕННЫХ
ЗДАНИЙ

ВЫПУСК 5

Для I^{го} географического района ветровой нагрузки

КОЛОННЫ
ДВУХВЕТВЁВЫЕ БЕЗРАСКОСНЫЕ
С НАГРУЗКОЙ ОТ КРАНОВ 10, 20 И 30т.
С ШАГОМ ДЛЯ НАРУЖНЫХ РЯДОВ 6 м.
И ДЛЯ ВНУТРЕННИХ РЯДОВ 12 м.

ПРИ ОСУЩЕСТВЛЕНИИ НУЛЕВОГО ЦИКЛА РАБОТ ДО МОНТАЖА КОНСТРУКЦИЙ

РАЗРАБОТАНЫ

Государственным Проектным Институтом № Министерства Строительства РСФСР

ВНЕСЕНЫ
Министерством Строительства РСФСР

МОСКВА
1958г.

УТВЕРЖДЕНЫ
Государственным Комитетом Совета Министров СССР
по делам строительства приказ №

4844 2

СОДЕРЖАНИЕ

Пояснительная записка

Приложение № I — Таблица расходов материалов на колонны
 Колонна КДН-1
 Колонна КДН-2
 Колонна КДН-3
 Колонна КДН-4
 Колонна КДН-5
 Колонна КДН-6
 Колонна КДН-7
 Колонна КДН-8
 Колонна КДН-9
 Колонна КДН-10
 Колонна КДН-11
 Колонна КДН-12
 Колонна КДН-13
 Колонна КДН-14
 Колонна КДН-15
 Колонна КДН-16
 Колонна КДН-17
 Колонна КДН-18
 Колонна КДН-19
 Колонна КДН-20
 Колонна КДН-21
 Колонна КДН-22
 Колонна КДН-23
 Колонна КДН-24
 Закладные элементы М1, М2, М3, М4, М5, М6, М7, М8
 Закладные элементы М9, М10, М11, М12, М13, М14, М15, М16
 Закладные элементы М17, М18, М19 для вертикальных связей в колоннах КДН-1а по КДН-24а
 Ключ для подбора типовых колонн и нагрузки на фундаменты
 /схемы I-7/
 Ключ для подбора типовых колонн и нагрузки на фундаменты
 /схемы В-14/
 Детали сопряжения колонн с фундаментами
 Узлы сопряжения колонн с фермами/балками/покрытия
 Схема замены закладных элементов при опирании на колонны стальных конструкций
 Примерный схематический план цеха с размещением вертикальных связей по колоннам
 Вертикальная связь по колоннам — М20
 Вертикальная связь по колоннам — М21
 Вертикальная связь по колоннам — М22
 Вертикальная связь по колоннам — М23
 Вертикальная связь по колоннам — М24
 Вертикальная связь по колоннам — М25
 Вертикальная связь по колоннам — М26
 Вертикальная связь по колоннам — М27
 Вертикальная связь по колоннам — М28
 Вертикальная связь по колоннам — М29

Листы	Страницы
A-Г	1-4
Г	4
1	5
2	6
3	7
4	8
5	9
6	10
7	11
8	12
9	13
10	14
11	15
12	16
13	17
14	18
15	19
16	20
17	21
18	22
19	23
20	24
21	25
22	26
23	27
24	28
25	29
26	30
27	31
28	32
29	33
30	34
31	35
32	36
33	37
34	38
35	39
36	40
37	41
38	42
39	43
40	44
41	45
42	46

Пояснительная записка

I. Общая часть

I. В настоящем выпуске альбома "Типовые детали и конструкции зданий и сооружений" даны рабочие чертежи железобетонных сборных двухветвевых безраскосных колонн для применения в одноэтажных производственных зданиях с внутренним отводом воды в кровли, в жестком покрытии из железобетонных или армированобетонных плит.

Шаг колонн по внутренним рядам 12 м, по наружным 6 м.

Строительные конструкции расположаются через 6,0 м, по внутренним рядам колонн промежуточные балки/фермы/опираются на подстrelloильные конструкции.

2. В данном выпуске помещены колонны, рассчитанные на ветровую нагрузку для I географического района, для зданий с указанными ниже параметрами:

№№ пп	Пролеты м	Грузоподъемность т	Отметка головки рельса
			м
1	24 и 30	10	8,00
2	24 и 30	10	10,00
3	24 и 30	10	12,00
4	24 и 30	20	8,00
5	24 и 30	20	10,00
6	24 и 30	20	12,00
7	24 и 30	30	10,00

3. Обозначение марок колонн принято следующее: буквенные показатели "КДН" определяют тип колонн / колонны двухветвевые, применяемые при осуществлении нулевого цикла работ до монтажа конструкций/, первая цифра I — указывает на географический район ветровой нагрузки; вторая цифра — на номер данной колонны, например: КДН-3 — колонна двухветвевая при нулевом цикле работ для ветровой нагрузки I географического района, номер 3. Маркировка колонн приведена на листах 28, 29.

Колонны, устанавливаемые в панелях, где расположены вертикальные связи, обозначены с индексом "а" и отличаются только дополнительными закладными элементами для крепления связей.

Колонны, устанавливаемые в торцах, по средним продольным рядам, обозначены с индексом "б" и отличаются только закладными элементами для крепления стен.

II. Нагрузки и расчет конструкций

При расчете колонн приняты следующие нагрузки:

4. От покрытия:

а/ наибольшая нормативная 560 кг/м², расчетная 670 кг/м²;

б/ наименьшая нормативная 175 кг/м², расчетная 195 кг/м².

ПРИМЕЧАНИЕ: В наибольшую нагрузку включен полный вес кровельного покрытия со снегом номинальной интенсивности /без учета сугробов/.

5. Крановая нагрузка принята во всех пролетах от двух кранов грузоподъемностью 10, 20 и 30 т по ГОСТ 3332-54 тяжелого режима работы при стальных разрезных подкрановых балках или среднего режима работы при разрезных железобетонных подкрановых балках.

6. Ветровая нагрузка для I географического района по СНиП.

7. Снеговая нагрузка для I-IV районов по СНиП.

4844 3



Пояснительная записка

КЭ-01-07
выпуск 5
лист А

8. Расчет колонн произведен в соответствии со СНиП, нормами и техническими условиями проектирования бетонных и железобетонных конструкций /Н и ТУ 123-55/.

9. При расчете колонн на ветровую нагрузку принятые следующие габариты:

а/ высота балок и ферм, включая кровлю, для пролетов 24 м $h = 2,9 \text{ м}$,
для пролетов 30 м $h = 3,2 \text{ м}$,

б/ высота фонарей, включая кровлю, для пролетов 24 и 30 м $h = 4,0 \text{ м}$

10. При определении усилий колонны рассчитаны как стойки трехпролетных и однопролетных рам, в предположении полной заделки их на уровне верха фундамента и шарнирного соединения на уровне низа ферм или балок. При этом принималось, что в каждом пролете трехпролетных рам имеется фонарь, а однопролетные рамы принимались без фонарей.

В расчете учтена пространственная работа каркаса здания при жестком покрытии, в связи с чем при расчете на крановые нагрузки верхняя опора колонн принималась не смещаемой.

Крайние колонны трехпролетных рам в пролетами $L = 30 \text{ м}$ /общей длиной рам 90 м/ рассчитаны также на воздействие температуры с перепадом 40° .

11. При расчете колонн в плоскости несущих конструкций покрытия, расчетная длина подкрановой и надкрановой частей колонн определена с учетом коэффициентов свободной длины по приближенным формулам из таблицам, рекомендованным Госстроем и приведенным в программе к "Открытым всемогущим" конкурсам на типовые сборные железобетонные конструкции для строительства одноэтажных производственных зданий.

Кроме того, расчетная длина колонн принималась не менее:

- а/ для подкрановой части при учете крановой нагрузки H_h ;
б/ для подкрановой части без учета крановой нагрузки $1,25H$;
в/ для надкрановой части $2,0 H_h$,

где H - высота колонны, H_h - высота подкрановой части колонны,
 H_b - высота надкрановой части колонны.

Приведенная гибкость подкрановой части колонн определена по формуле:

$$\lambda_{\text{пр.}} = \sqrt{\lambda_x^2 + \lambda_l^2}$$

где λ_x - гибкость всего стержня колонны относительно свободной оси X-X;
 λ_l - гибкость отдельной ветви колонны.

Свободная длина ветви принята равной расстоянию между горизонтальными распорками.

12. Колонны проверены в плоскости, перпендикулярной к плоскости несущих конструкций покрытия, от действия нормальных сил, как единий стержень.

Расчетная длина при наличии вертикальных связей по продольным рядам принималась при этом:

- а/ для подкрановой части H_h ,
б/ для надкрановой части $1,25 H_b$.

13. Дополнительные изгибающие моменты в ветвях колонн и распорках определены как в рамках системах от действия горизонтальных /перерезывающих/ сил.

14. В соответствии с принятой в данном выпуске расчетной схемой, колонны могут применяться для зданий с замоноличенным покрытием из железобетонных или ярмовнебетонных панелей и плит с числом пролетов не менее трех, без фонарей и при наличии фонарей в каждом пролете и без фонарей с числом пролетов один и два.

Для зданий или частей с другой расчетной схемой или с другими нагрузками и габаритами, по сравнению с принятой, возможность применения типовых колонн должна быть проверена расчетом.

В частности это касается:

- а/ зданий или отсеков с фонарями и количеством пролетов менее трех /4-х колонн в расчетной схеме/;
б/ зданий с нормативной нагрузкой от покрытия менее $75 \text{ кг}/\text{м}^2$ и с типом покрытия, не обеспечивающим образование жесткого диска.

15. Нагрузки на фундаменты колонн для рассмотренных схем приведены на листах 28, 29.

Для возможных других схем, в которых могут быть применены типовые колонны, нагрузки на фундаменты должны быть скорректированы с учетом фактических значений нагрузок.

III Конструктивная часть

16. Колонны запроектированы в предположении возможности изготовления их как на заводе, так и непосредственно на строительной площадке.

17. Для колонн КДН-1, КДН-3, КДН-5, КДН-7, КДН-9, КДН-11, КДН-13, КДН-15, КДН-16, КДН-17, КДН-19, КДН-20, КДН-21, КДН-23 принят бетон марки "300".

Для колонн КДН-2, КДН-4, КДН-6, КДН-8, КДН-10, КДН-12, КДН-14, КДН-18, КДН-22, КДН-24, принят бетон марки "400".

Расчетная характеристика бетона принята с учетом заводского изготовления в связи с чем при изготовлении колонн необходимо проводить систематический контроль за качеством в соответствии с НИТУ 123-55 пункт 32, примечание 2.

18. На колонны средних рядов, расположенных с шагом 12 м, устанавливаются железобетонные подстroppильные конструкции.

Для сохранения отметки низа стропильных балок или ферм высота надкрановой части этих колонн уменьшена на 0,5 м, в соответствии с опорной высотой подстroppильных конструкций. Узлы опирания подстroppильных балок приведены на листе 31.

19. Для рабочей арматуры колонн применена низколегированная сталь периодического профиля марки 25Г20 по ГОСТУ 7314-55.

Для хомутов и закладных элементов принята сталь марки Ст.3. Колонны армированы взаимно-ми каркасами.

Хомуты крепятся к продольной арматуре взаимной проволокой.

20. В колоннах предусмотрены следующие закладные элементы:

- а/ стальной лист и анкеры для крепления железобетонных ферм или балок покрытия,
б/ стальной лист для крепления железобетонных подстroppильных балок,
в/ стальные листы и анкеры для крепления железобетонных подкрановых балок,
г/ стальные элементы для крепления к ним наружных стен /в колоннах, расположенных по наружным продольным рядам/

- д/ стальные элементы для крепления к ним наружных торцевых стен /в колоннах, расположенных по внутренним рядам/, колонны эти обозначены с индексом "б".

Разбивка элементов крепления выполнена для стенных блоков высотой 1200 мм.

- а/ дополнительные закладные элементы для крепления вертикальных связей в колоннах, устанавливаемых в пянях, где расположены вертикальные связи.

Эти колонны имеют индекс "а", например КДН-3а.

- ж/ газовые трубы диаметром 2" для съема колонн из опалубки и монтажа.

21. При опирании на колонны подкрановых балок, стропильных и подстroppильных ферм, закладные элементы по пунктам а/, б/, в/ заменяются на соответствующие элементы, приведенные в серии КЭ-01-07, выпуск 9.

22. Стальные стропильные и подстroppильные фермы принимаются по серии ПК-01-32, выпуск I и 2, а подкрановые стальные балки по серии КЭ-01-24, выпуск 1.

23. Крепление при монтаже ферм или балок покрытия и подкрановых балок к колоннам осуществляется при помощи анкерных болтов, предусмотренных в колоннах.

Сборные железобетонные подстroppильные балки крепятся к колоннам на сварке. Временное монтажное скрепление их осуществляется при помощи инвентарных хомутов-струбцин.

4844 4

24. Для выверки колонн и примыкающих к ним конструкций наносятся риски:

I/ На поверхности всех колонн в виде треугольных канавок глубиной 5 мм в следующих местах:

- а/ В уровне верха фундаментного стакана - на двух гранях,
- б/ На верхнем конце колонны - на всех четырех гранях,
- в/ На двух боковых гранях подкрановой консоли.

II. На верхнем опорном листе колонн средних рядов в виде насечки керном в обводкой краекой.

IV УКАЗАНИЯ ПО ПРИМЕНЕНИЮ КОЛОНН.

25. Помещенные в данном выпуске колонны предназначены для применения в одноэтажных производственных зданиях, оборудованных мостовыми кранами грузоподъемностью 10, 20 и 30 т при применении разрезных железобетонных и стальных подкрановых балок.

В случае применения неразрезных подкрановых балок необходимо колонны проверить расчетом.

При применении стальных подкрановых балок закладные элементы для крепления балок в уровне верхнего пояса сохраняются, а крепление в уровне нижнего пояса выполняется в соответствии указаний серии КЭ-01-24 и КЭ-01-07.

26. Высота "Нн" подкрановой части колонн определена из условия применения сборных железобетонных подкрановых балок пролетом 6,0 и 12,0 м.

Высота подкрановых балок с рельсомпринята:

при шаге колонн 6 м и кране грузоподъемностью 10 т	$h = 1050$ мм;
-" 12 м -" 20 и 30 т	$h = 1250$ мм;
-" 12 м -" 30 т	$h = 1650$ мм.

27. Для обеспечения жесткости здания все стропильные и подстропильные фермы или балки и подкрановые балки должны быть приварены к опорным листам.

В каждом продольном ряду, в середине температурного отсека, устанавливаются вертикальные связи.

Вертикальные связи по колоннам разработаны на листах 33-42.

Ключ для подбора вертикальных связей помещен на листе 32.

28. Заглубление колонн ниже отметки четого пола принято 850 мм для крайних рядов и 1050 мм для средних рядов, исходя из отметки верха фундамента -0,15 м и необходимой глубины заделки в соответствии ОН-15-57.

Величина заделки колонн в стаканы фундаментов принята в зависимости от размеров сечения колонн, а именно:

- а/ для колонн средних рядов на глубину 0,9 м,
- б/ для колонн крайних рядов на глубину 0,7 м.

При большем заглублении фундаментов, чем это принято при разработке типовых колонн, понижение отметки заложения фундаментов должно осуществляться:

- а/ за счет применения бетонной подушки под фундаментом,
- б/ за счет увеличения высоты верхней ступени фундамента или удлинения колонн.

Выбор того или другого способа должен производиться на основе экономических соображений.

В случае удлинения колонн необходимо проверить их с учетом фактических габаритов и нагрузок.

29. Поперечные температурные швы осуществляются на двойных колоннах без вставки, при этом ось температурного шва совмещается с осью ряда, а оси парных колонн смешаются с осью температурного шва на 500 мм.

30. Продольные температурные швы допускается устраивать на катковых опорах. В этом случае надкрановая часть колонн укорачивается в соответствии с понижением отметки верха колонн на 250, 300 и 350 мм в зависимости от конструкции катковой опоры, приведенной в выпуске 2 серии ПК-01-17 / см. деталь на листе 31/, а арматура соответственно укорачивается.

31. Выбор колонн для конкретного здания производится в соответствии с ключем, помещенным в альбоме на листах 28, 29.

Колонны для двухпролетных зданий без фонарей применяются соответственно по маркам колонн для трехпролетных зданий с фонарями.

32. При применении колонн для одноэтажных производственных зданий надлежит руководствоваться основными положениями по унификации конструкций производственных зданий.

V. Основные положения по изготовлению и монтажу колонн.

33. Сборные железобетонные двухветвевые колонны изготавливаются в точном соответствии с рабочими чертежами и техническими условиями на производство и приемку строительных и монтажных работ, раздел III "Бетонные и железобетонные работы" Москва, 1957 г.

34. Колонны могут изготавливаться как в заводских условиях, так и на полигонах и отдельных стендах. Число стендов определяется заданной мощностью установки. Изготовление колонн в зависимости от серийности может вестись как в стальных, так и в смешанных/металло-деревянных/ и деревянных формах. Вопрос о применении тех или иных форм должен решаться на строительстве в зависимости от степени массовости применения колонн.

35. При стальных формах стеньды состоят из сборно-разборных металлических матриц с металлическими бортами, шарнирно закрепленными к блокам матриц. Верхняя часть матриц делается закрытой, что позволяет использовать формирующую матрицу в качестве бойка для разгрузки укладываемой бетонной смеси.

36. Для упрощения конструкций матриц, бортовой опалубки и удобства проработки бетонной смеси, колонны изготавливаются плашмя. Нижняя матрица может изготавливаться также из бетона.

37. Для удобства перемещения, транспортировки, сборки и разборки, матрицы и бортовая опенектка делаются составными с таким расчетом, чтобы из соответствующего набора блоков и вставок образовать форму для колонн различной длины.

38. Для облегчения съемки готовых изделий на внутренних гранях матриц делаются скосы с уклоном 1:30. Отдельные секции матриц соединяются между собой направляющими пальцами и монтажными болтами.

39. Перед бетонированием колонн лицевые поверхности матриц и бортов обрабатываются смазкой для облегчения отрыва бетона от матриц. Проработка бетонной смеси производится вибраторами.

40. Отрыв и съемку колонн разрешается производить после достижения бетоном 70% проектной прочности. Отрыв производится при помощи крана соответствующей грузоподъемности. Подъем колонн производится за пальцы, которые вставляются в специально устраиваемые в колоннах отверстия.

41. Подъем колонн, укладка их в штабель, погрузка и разгрузка на автотранспорт производится любым краном соответствующей грузоподъемности.

Укладывать колонны в штабель допускается не выше пяти рядов на деревянных подкладках и прокладках толщиной 6-10 см, прокладки устанавливать не реже чем через 3-4 м.

42. Транспортирование колонн возможно производить на автомашине МАЗ-200 и ЯАЗ-210 с 5-ти тонным двухосным прицепом.

Перевозка колонн автотранспортом на расстояние выше 15 км не рекомендуется. Способ перевозки в каждом отдельном случае должен быть экономически обоснован.

43. Монтаж колонн производится после окончания работ нулевого цикла в соответствии с общим рабочим проектом организации строительства и схемами монтажа железобетонных конструкций, в которых устанавливается тип монтажного крана, грузоподъемность его, длина стрелы, и вылет, на котором кран работает при монтаже колонн, схемы строповки, раскладки и установки.

4844 5

ТА
1958г.

Пояснительная записка

КЭ-01-07
Выпуск 5
лист В

44. Между опорными концами колонн устанавливаются инвентарные винтовые распорки для предохранения свободных концов колонн от излома. К колоннам прикрепляются гибкие лестницы, необходимые для дальнейшего монтажа подкрановых балок и ферм.

45. Строповка колонн производится за "пальцы", закладываемые в специальные отверстия парными стропами, соединенными с подъемной траверсой.

46. Колонны весом до 12 т могут монтироваться пневмоколесным краном К-252, оборудованном стрелой 25 м, грузоподъемность которой на минимальном вылете соответствует максимальному весу колонны. Колонны весом от 12 т до 25 т могут монтироваться гусеничным электрическим краном ВЭ-3, оборудованным стрелой 27 м, грузоподъемностью на вылете до 8 м - 26 т.

47. Заведенная в стаканы фундамента колонна, поддерживается в подвешенном состоянии на крюке крана, центрируется при помощи фиксаторов и закрепляется деревянными клиньями и кондуктором.

48. После монтажа аналогичным способом 8-10 колонн и тщательной выверки их, колонны замоноличиваются в стаканах фундаментов.

Перед замоноличиванием необходимо стаканы очистить и промыть водой.
49. Кондукторы освобождаются после достижения подливкой 75% проектной прочности.

ТАБЛИЦА РАСХОДА МАТЕРИАЛОВ НА КОЛОННЫ

Приложение №1

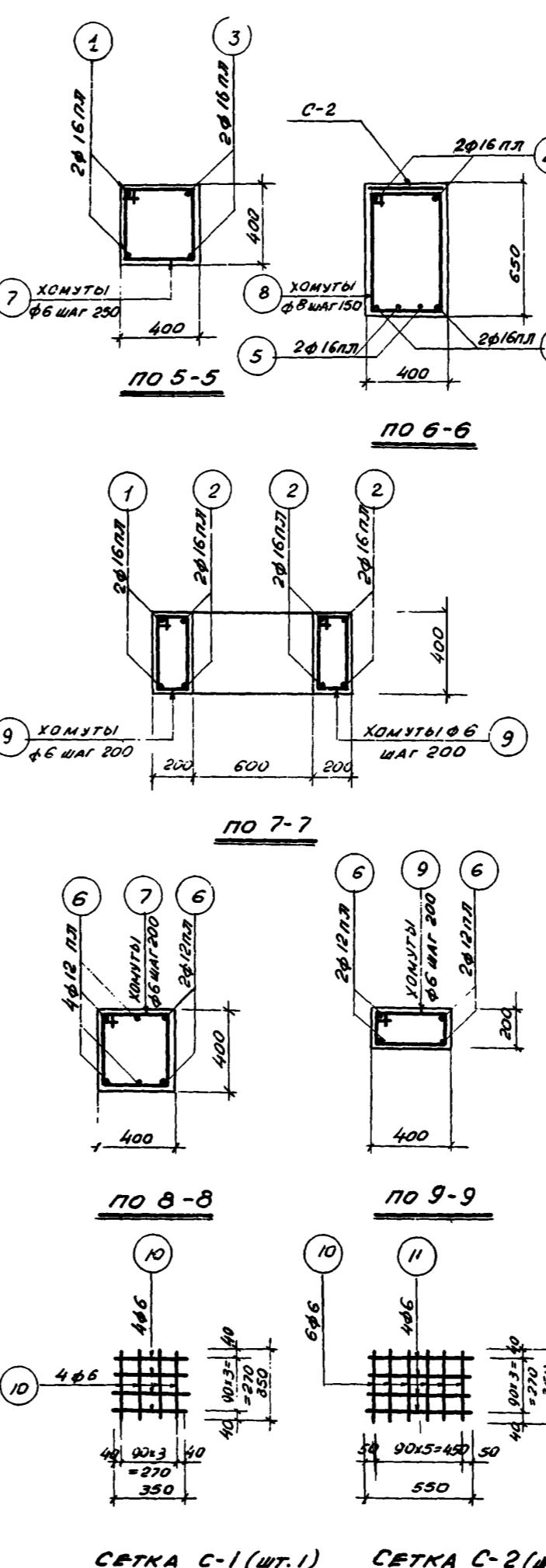
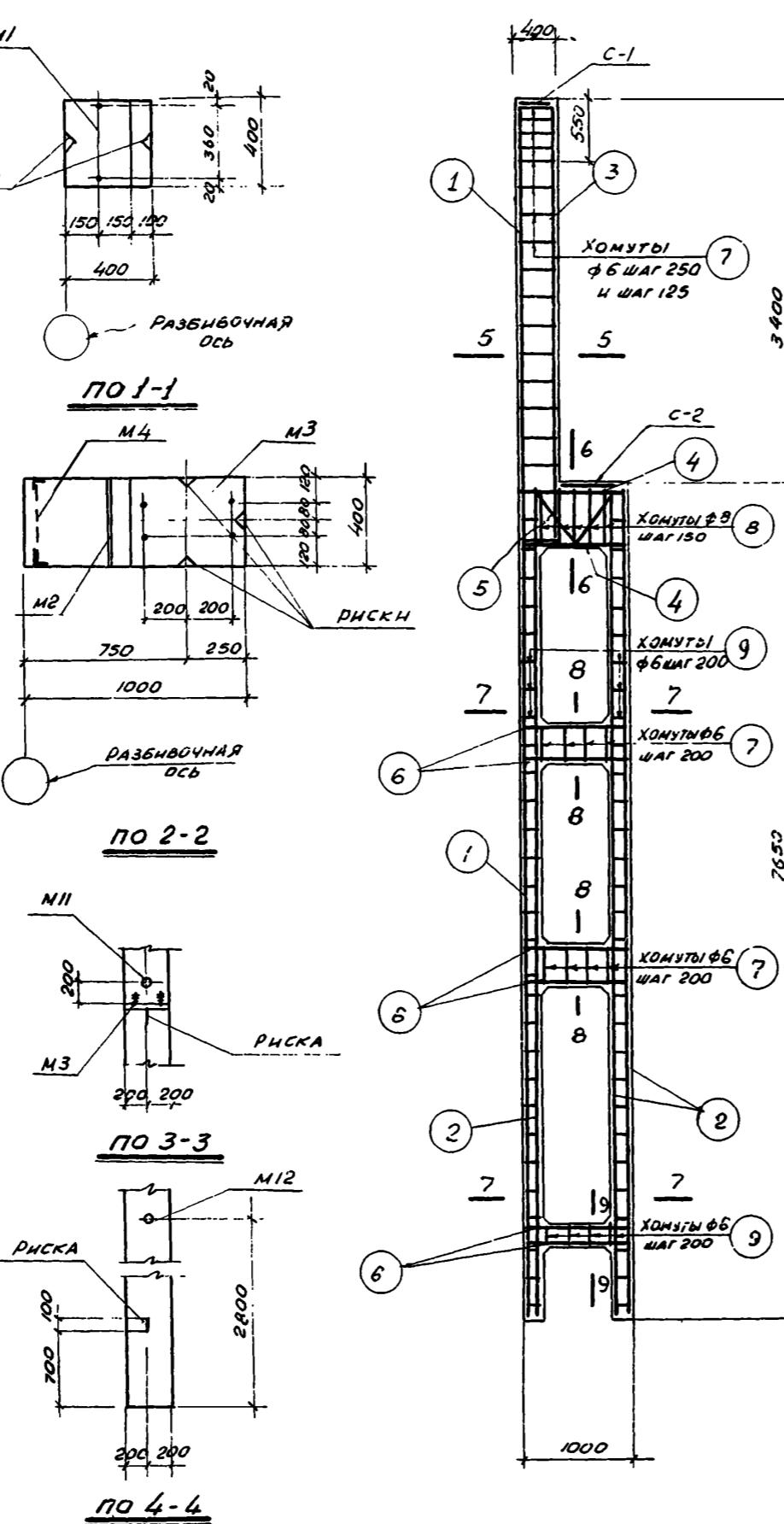
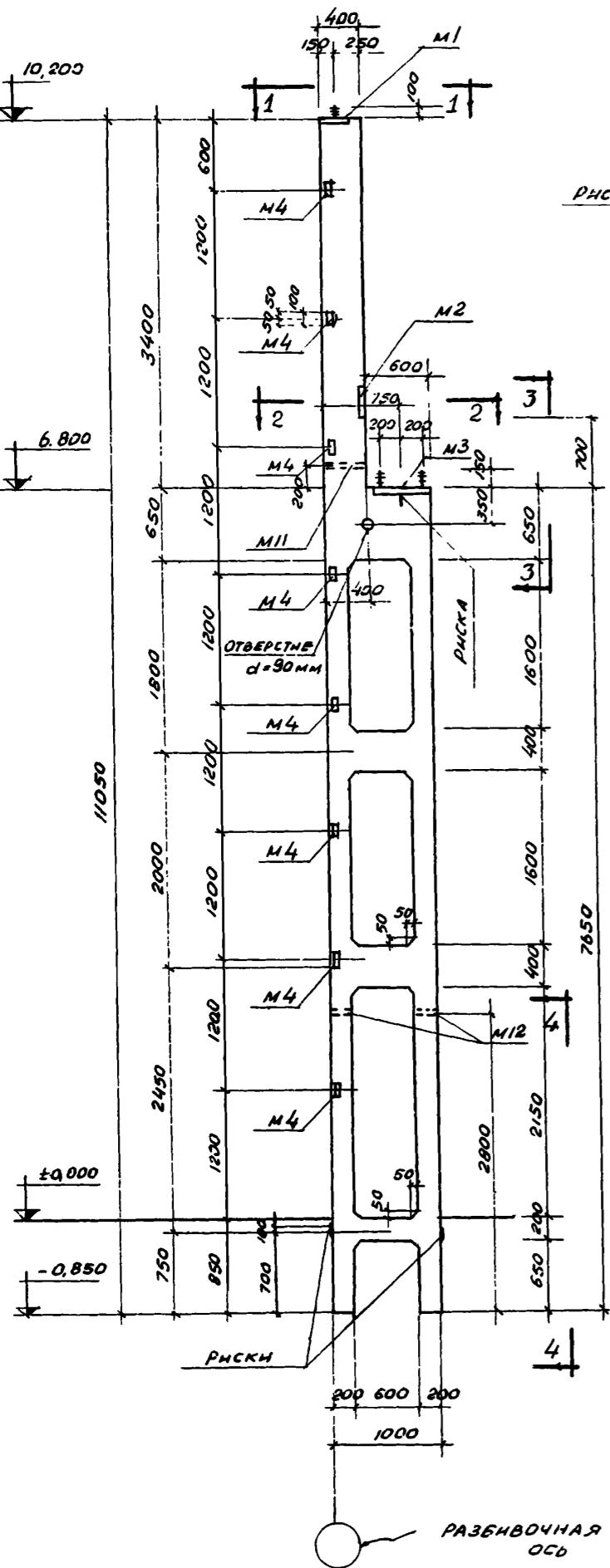
№ № пп	Наименование колонн	Отметка головки рельса	Грузо- подъём- ность крана	Шаг колонн	Место распо- ложе- ния колонн	Расход материа- лов на колонну		Вес колонны т	Расход стали на 1м3 бетона кг	Приме- чание
						М	т			
1	КДН-1	8	10	6	краиняя	2,17	247	5,43	114	пролет 24м
2	КДН-2	8	10	12	средняя	4,29	520	10,73	121	-"
3	КДН-3	10	10	6	краиняя	2,59	289	6,47	112	-"
4	КДН-4	10	10	12	средняя	5,05	591	12,63	117	-"
5	КДН-5	12	10	6	краиняя	3,01	356	7,53	118	-"
6	КДН-6	12	10	12	средняя	5,81	610	14,53	105	-"
7	КДН-7	8	20	6	краиняя	2,24	256	5,59	114	-"
8	КДН-8	8	20	12	средняя	4,41	599	11,03	136	-"
9	КДН-9	10	20	6	краиняя	2,65	311	6,63	117	-"
10	КДН-10	10	20	12	средняя	5,17	663	12,92	128	-"
11	КДН-11	12	20	6	краиняя	3,08	386	7,69	125	-"
12	КДН-12	12	20	12	средняя	5,93	753	14,83	127	-"
13	КДН-13	10	30	6	краиняя	2,68	353	6,71	132	-"
14	КДН-14	10	30	12	средняя	5,34	780	13,34	146	-"
15	КДН-15	8	10	6	краиняя	2,17	360	5,43	166	пролет 30 м
16	КДН-16	10	10	6	краиняя	2,59	397	6,47	153	-"
17	КДН-17	12	10	6	краиняя	3,01	437	7,53	145	-"
18	КДН-18	12	10	12	средняя	5,81	770	14,53	132	-"
19	КДН-19	8	20	6	краиняя	2,24	364	5,59	162	-"
20	КДН-20	10	20	6	краиняя	2,65	405	6,63	153	-"
21	КДН-21	12	20	6	краиняя	3,84	454	9,60	118	-"
22	КДН-22	12	20	12	средняя	7,12	796	17,80	112	-"
23	КДН-23	10	30	6	краиняя	3,35	404	8,38	121	-"
24	КДН-24	10	30	12	средняя	6,40	763	16,01	123	-"

4844 6

ТА
1958г

Пояснительная записка.

КЭ-01-07
выпуск 5
лист. Г



СПЕЦИФИКАЦИЯ АРМАТУРЫ

№ ПОР.	ЭСКИЗ	ФММ ИЛИ И ПО СОРТА- МЕНТУ	С ММ	П ШТ	ЕП М	ВЕС КГ
1	11000	16ПЛ	11000	2	22,0	34,8
2	7600	16ПЛ	7600	6	45,6	72,1
3	4000	16ПЛ	4000	2	8,0	12,6
4	1350	16ПЛ	1350	4	5,4	8,5
5	1660	16ПЛ	1660	2	3,3	5,2
6	1550	12ПЛ	1550	16	24,8	22,0
7	1550	1550	1550	27	41,9	9,3
8	2050	350 600 425	2050	5	10,2	4,0
9	1150	150 350 225	1150	79	90,9	20,2
10	350	350	350	14	4,9	11
11	550	550	550	4	2,2	0,5

ВЫБОРКА СТАЛИ НА КОЛОННУ

СТАЛЬ НИЗКОЛЕГИРОВАННАЯ ПЕРИОДИЧЕСКОГО ПРОФИЛЯ МАРКИ 25 ГОСТ 1314-55	СТАЛЬ ГОРЯЧЕКАПАННАЯ КОУГЛАЯ МАРКИ СТ-3 ГОСТ 380-50	СТАЛЬ ПРОКАТНАЯ ПОЛОСОВАЯ И ЛИСТОВАЯ МАРКИ СТ-3	ВСЕГО
Н ПО СОРТАМЕНТУ	Ф ММ	ПРОФИЛЬ	
12ПЛ 16ПЛ	Н ТОГО: 6 8 20	Н ТОГО: 8-8МЛ 63Х5 ГАУСС 42%	ВСЕГО: КГ
31,0 133,2	160,2 31,1 4,0 7,8 42,9	27,6 8,0 3,9 39,5	247,0

ПРИМЕЧАНИЯ

- В расчетной схеме колонны указаны расчетные нагрузки
- Детали колонн и закладные элементы помещены на листах 25, 26, 31.
- При установке закладных элементов М11 и М12 анкеры должны быть обращены в сторону подошвы
- Сетки С-1 и С-2 взяты совместно с закладными элементами М1 и М3.
- В случае применения стальных ферм и покровных балок, закладные элементы М1 и М3 заменить закладными элементами по серии КЭ-01-07 выпуск 9.

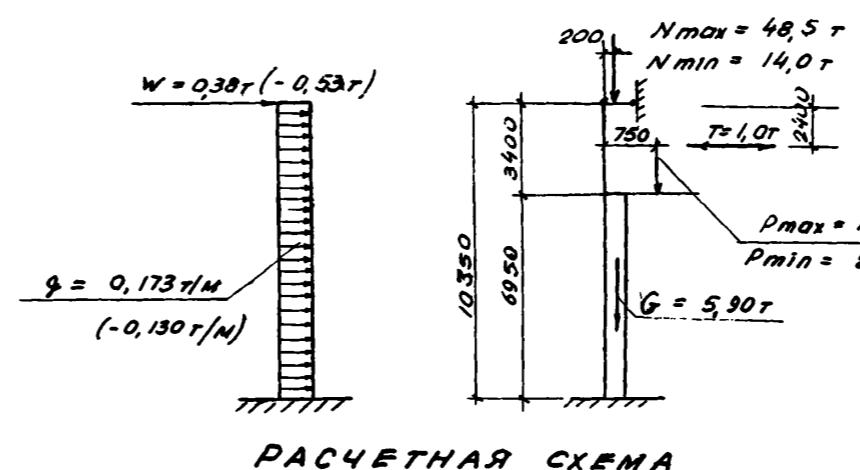
ВЫБОРКА ЗАКЛАДНЫХ ЭЛЕМЕНТОВ

МАРКА	КОЛИЧЕСТВО
М1	1
М2	1
М3	1
М4	8
М11	1
М12	2

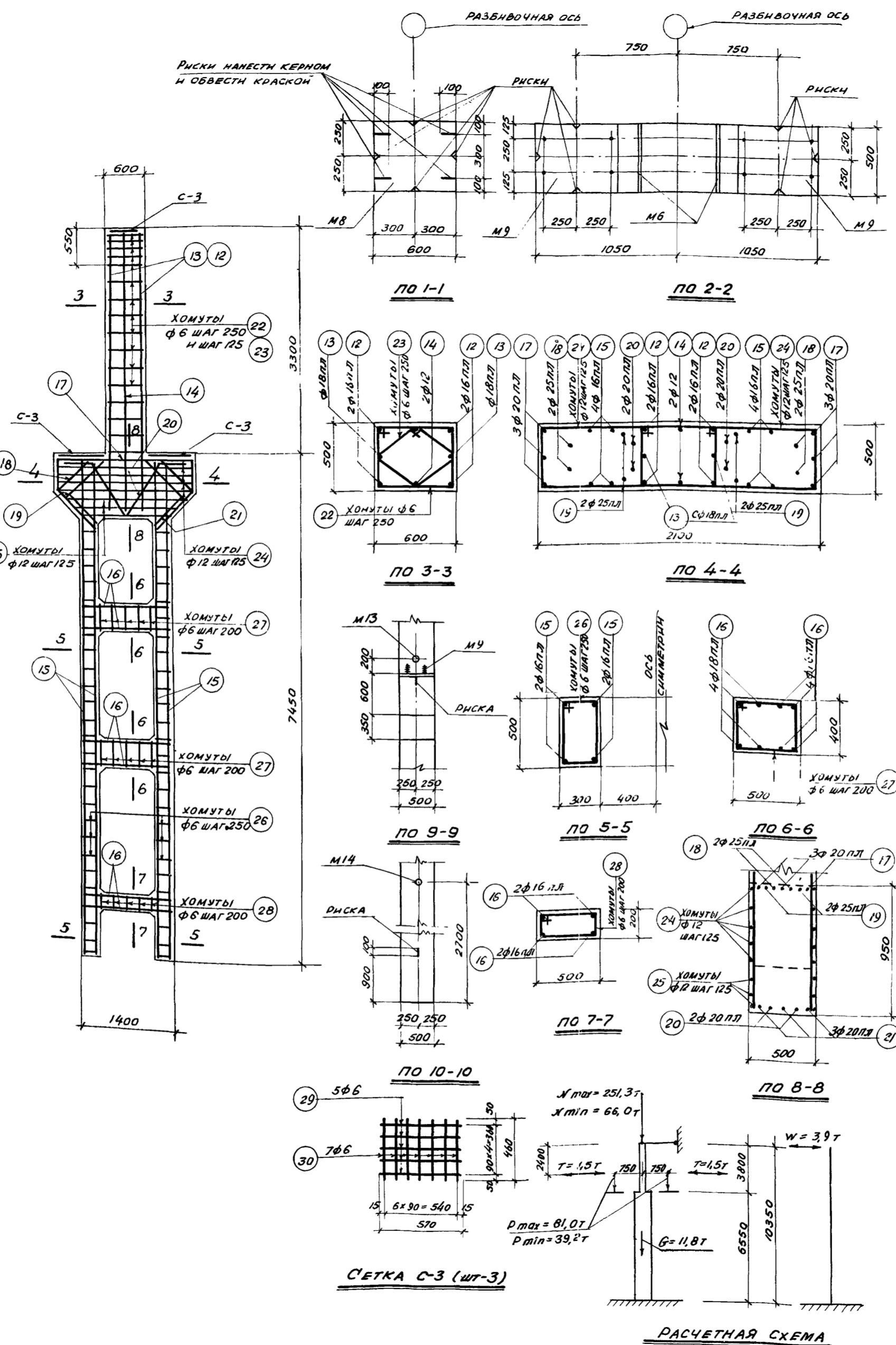
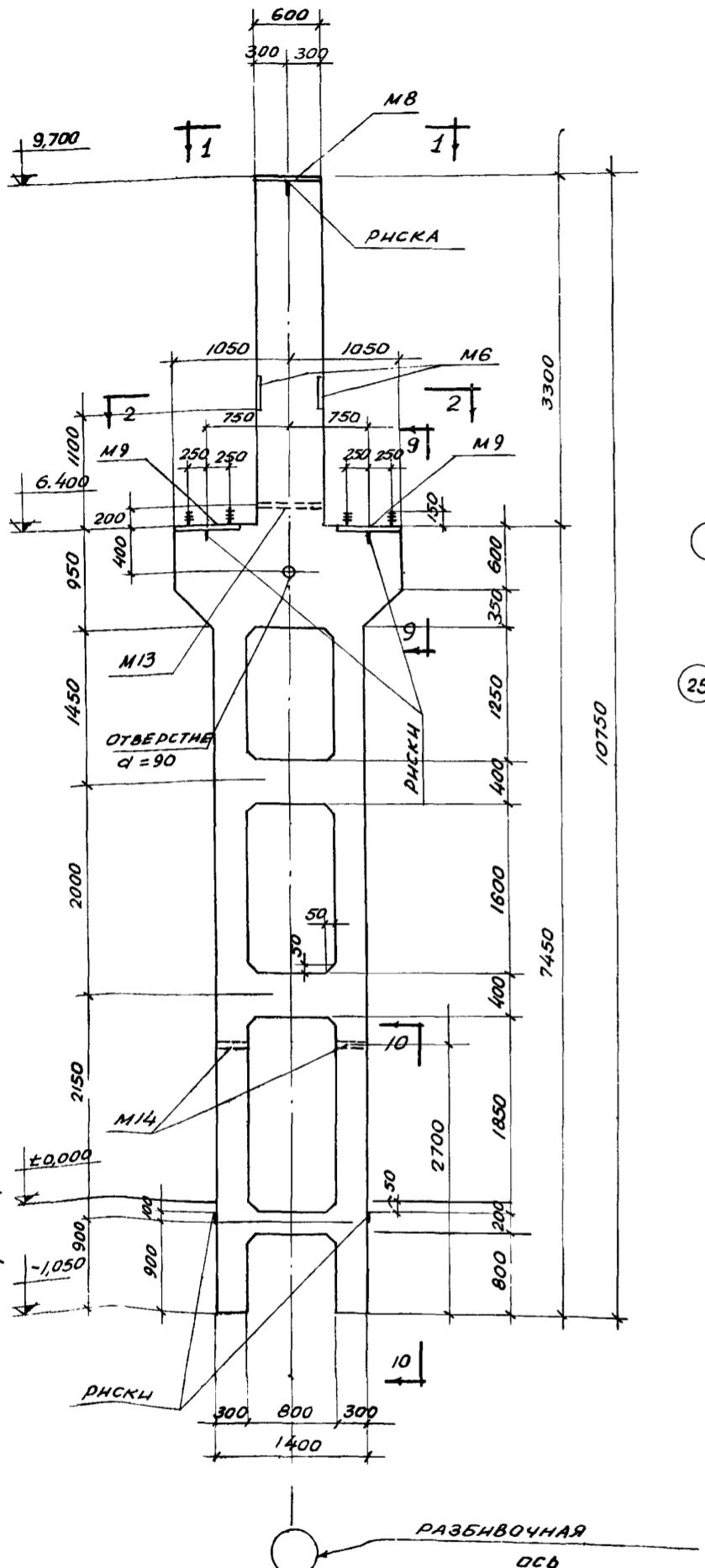
ТЕХНИЧЕСКО-ЭКОНОМИЧЕСКИЕ ПОКАЗАТЕЛИ КОЛОННЫ

ВЕС КОЛОННЫ КГ	ОБЪЕМ БЕТОНА М3	МАРКА БЕТОНА	РАСХОД СТАЛИ КГ	
			ВСЕГО	НА 1 м³ БЕТОНА
5430	2,17	300	267,0	114,0

4844 7

КЭ-01-07
ВЫПУСК 5
ЛИСТ 1ТА
1958г.

КОЛОННА КДН I - 1



СПЕЦИФИКАЦИЯ АРМАТУРЫ

№ ПОЗ.	ЭСКИЗ	ФОРМУЛЫ ПО СОРТА- МЕНТУ	Ф ММ	П ШТ	В ЕС М	ВЕС КГ
12	4200	16ПЛ	4200	4	16,8	26,6
13	4200	18ПЛ	4200	2	8,4	16,8
14	4200	12	4200	2	8,4	7,5
15	7400	16ПЛ	7400	8	59,2	93,5
16	450 1350 450	16ПЛ	2250	20	45,0	71,0
17	550 2050 550 350	20ПЛ	4150	3	12,5	30,8
18	630 500 950 450	25ПЛ	3750	2	7,5	28,9
19	900 500 630 450	25ПЛ	3300	2	6,6	25,5
20	350 840 450 450	20ПЛ	2920	2	5,8	14,3
21	550 1350 500 350	20ПЛ	2350	3	7,1	17,5
22	625 550 525	6	2150	16	34,4	7,6
23	430 1350 225 225	6	1570	16	25,1	5,6
24	450 1300 525	12	3650	10	36,5	32,5
25	450 1850 525	12	4250	3	12,8	14,4
26	525 450 325	6	1550	54	83,7	18,6
27	350 450 425	6	1750	10	17,5	3,9
28	150 450 225	6	1350	5	6,8	1,5
29	570	6	570	15	8,5	1,9
30	460	6	460	21	9,7	2,2

ВЫБОРКА СТАЛИ НА КОЛОННУ

СТАЛЬ НИЗКОЛЕГИРОВАННАЯ ПЕРИОДИЧЕСКОГО ПРОФИЛЯ МАРКИ 25 Г20 ГОСТ 7314-55	СТАЛЬ ГОРЯЧЕКАЛАННАЯ КРУГЛАЯ МАРКИ СТ-3. ГОСТ 380-50	СТАЛЬ ПРОКАТНАЯ ПОЛОСОВАЯ И ЛИСТОВАЯ МАРКИ СТ-3 ГОСТ 10730	ПОДРУЧНИК						
			№ ПО СОРТАМЕНТУ	Ф ММ	ПОДРУЧНИК	ВСЕГО			
12ПЛ	16ПЛ	18ПЛ	20ПЛ	25ПЛ	ИТОГО	Ф ММ	ПОДРУЧНИК	ВСЕГО	
9,1	19,1	16,8	62,6	54,4	334,0	41,3	51,4	12,0	104,7
						75,2	5,9	81,1	580,0

ПРИМЕЧАНИЯ:

1. В РАСЧЕТНОЙ СХЕМЕ КОЛОННЫ УКАЗАНЫ РАСЧЕТНЫЕ НАГРУЗКИ.
2. ДЕТАЛИ КОЛОНН И ЗАКЛАДНЫЕ ЭЛЕМЕНТЫ ПОМЕЩЕНЫ НА ЛИСТАХ 25, 26, 31.
3. ПРИ УСТАНОВКЕ ЗАКЛАДНЫХ ЭЛЕМЕНТОВ №13 И №14 АНКЕРЫ ДОЛЖНЫ БЫТЬ ОБРАЩЕНЫ В СТОРОНУ ПОДЛОДКИ.
4. СЕТКИ С-3 ВЗЯТЬ СОВМЕСТНО С ЗАКЛАДНЫМИ ЭЛЕМЕНТАМИ №8 И №9.
5. В СЛУЧАЕ ПРИМЕНЕНИЯ СТАЛОННЫХ ФЕРМ И ПОДКРЫВОВЫХ БАЛОК, ЗАКЛАДНЫЕ ЭЛЕМЕНТЫ №8 И №9 ЗАМЕНЬТЬ ЗАКЛАДНЫМИ ЭЛЕМЕНТАМИ ПО СЕРИИ КЭ-01-07 ВЫПУСК 9

ВЫБОРКА ЗАКЛАДНЫХ ЭЛЕМЕНТОВ	
МАРКА	КОЛИЧЕСТВО
№6	2
№8	1
№9	2
№13	1
№14	2

ТЕХНИКО-ЭКОНОМИЧЕСКИЕ ПОКАЗАТЕЛИ КОЛОННЫ			
ВЕС КОЛОННЫ КГ	ОБЪЕМ БЕТОНА	МАРКА БЕТОНА	РАСХОД СТАЛИ КГ
10730	4,29	400	520,0

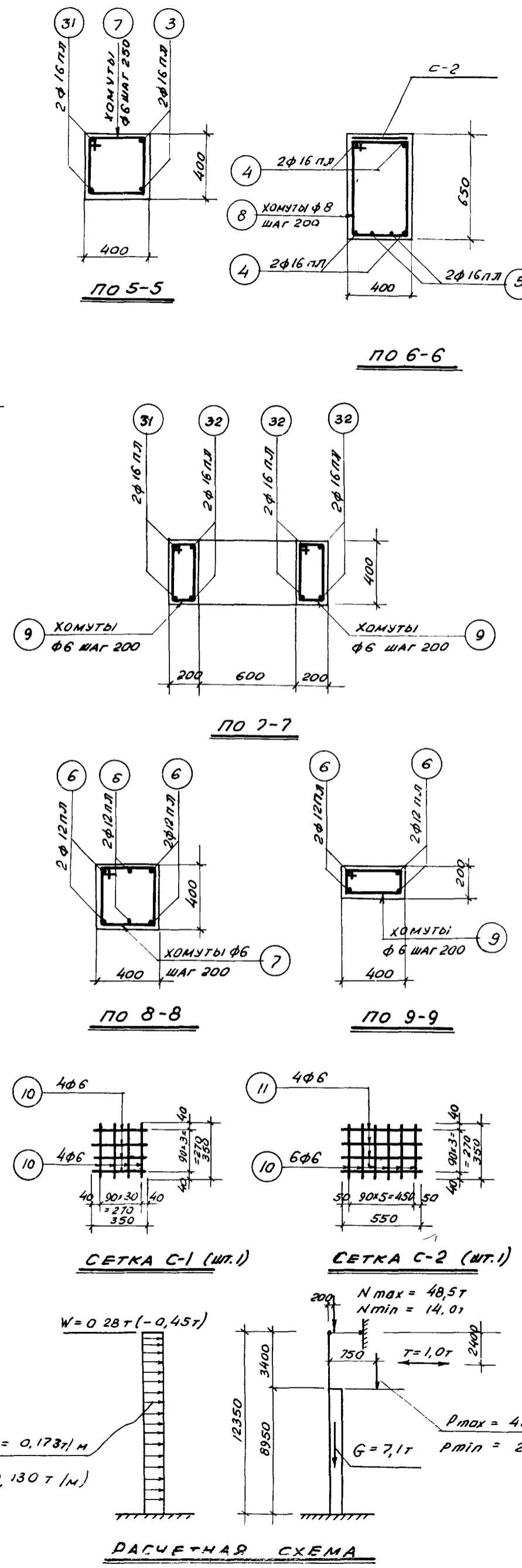
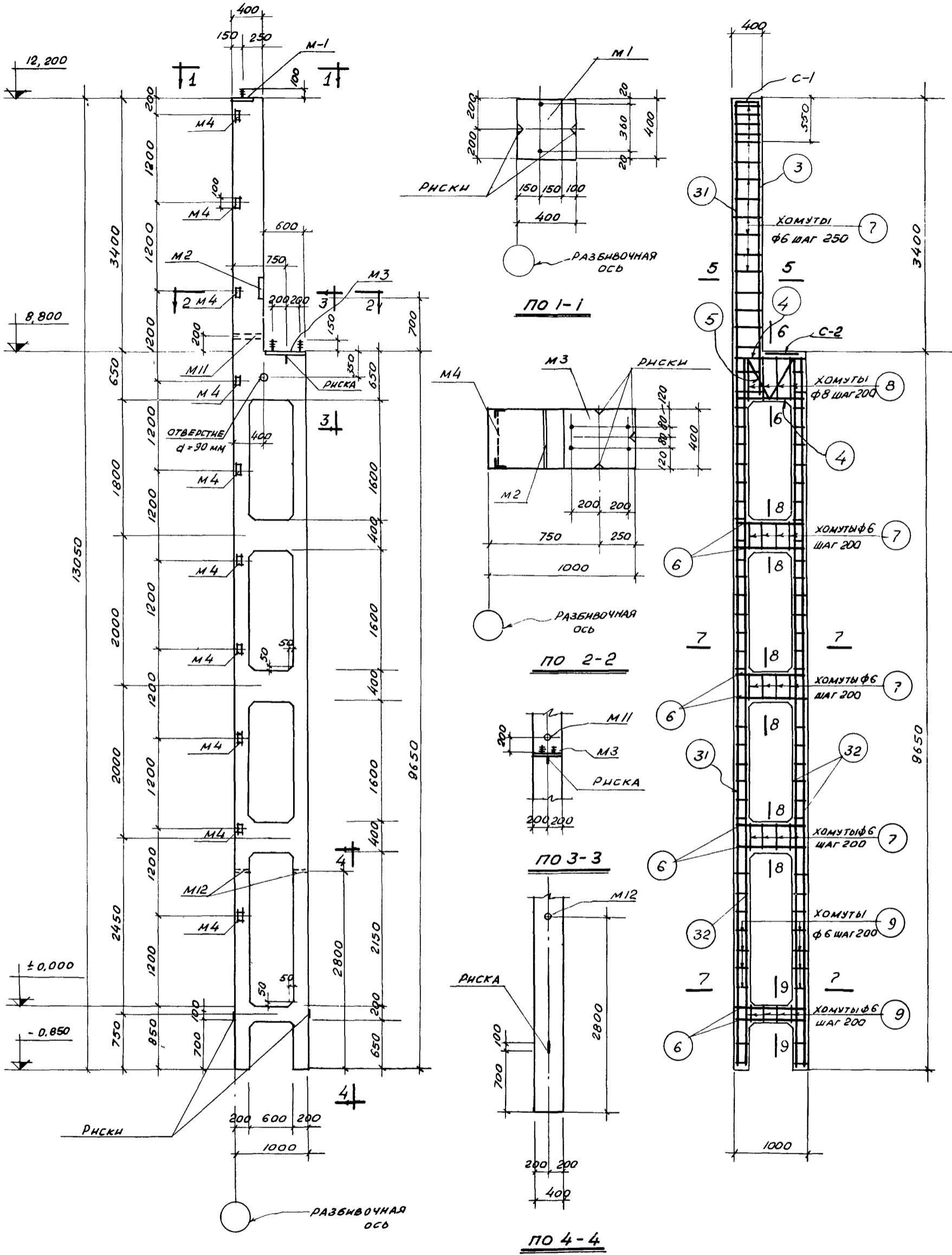
4844 8

КЭ-01-07
ВЫПУСК 5
ЛИСТ 2

ТА
1958г

КОЛОННА КДН I - 2

НН ПОЗ	ЭСКИЗ	ФММ НЛН И ПО СОРТА - МЕНТУ	В ММ	П ШТ	П М	ВЕС КГ
3	4000	16 ПЛ	4000	2	8,0	12,6
4	200 950 200	16 ПЛ	1350	4	5,4	8,5
5	160 160 590	16 ПЛ	1660	2	3,3	5,2
6	300 300	12 ПЛ	1550	22	34,1	30,3
7	350 350 425	6	1550	31	48,0	10,6
8	350 600 425	8	2050	4	8,2	3,2
9	150 350 225	6	1150	99	113,9	25,3
10	350	6	350	14	4,9	1,1
11	550	6	550	4	2,2	0,5
31	13000	16 ПЛ	13000	2	26,0	41,1
32	9600	16 ПЛ	9600	6	57,6	91,0



Выборка стапи на колонну											
Сталь низколегированная периодического профилля марки 25 ГОСТ 7314-55			Сталь горячекатаная круглая марки СТ-3 ГОСТ 380-50			Сталь прокатная полосовая и листовая марки СТ-3					
И по сортаменту			Ф ММ			Профиль					
12ПЛ	16ПЛ	Чтого:	6	8	20	Чтого:	8-8ММ	63x5	Всего кг		
40,1	158,4	198,5	37,5	3,2	7,8	48,5	27,6	10,0	3,9	41,5	289,0

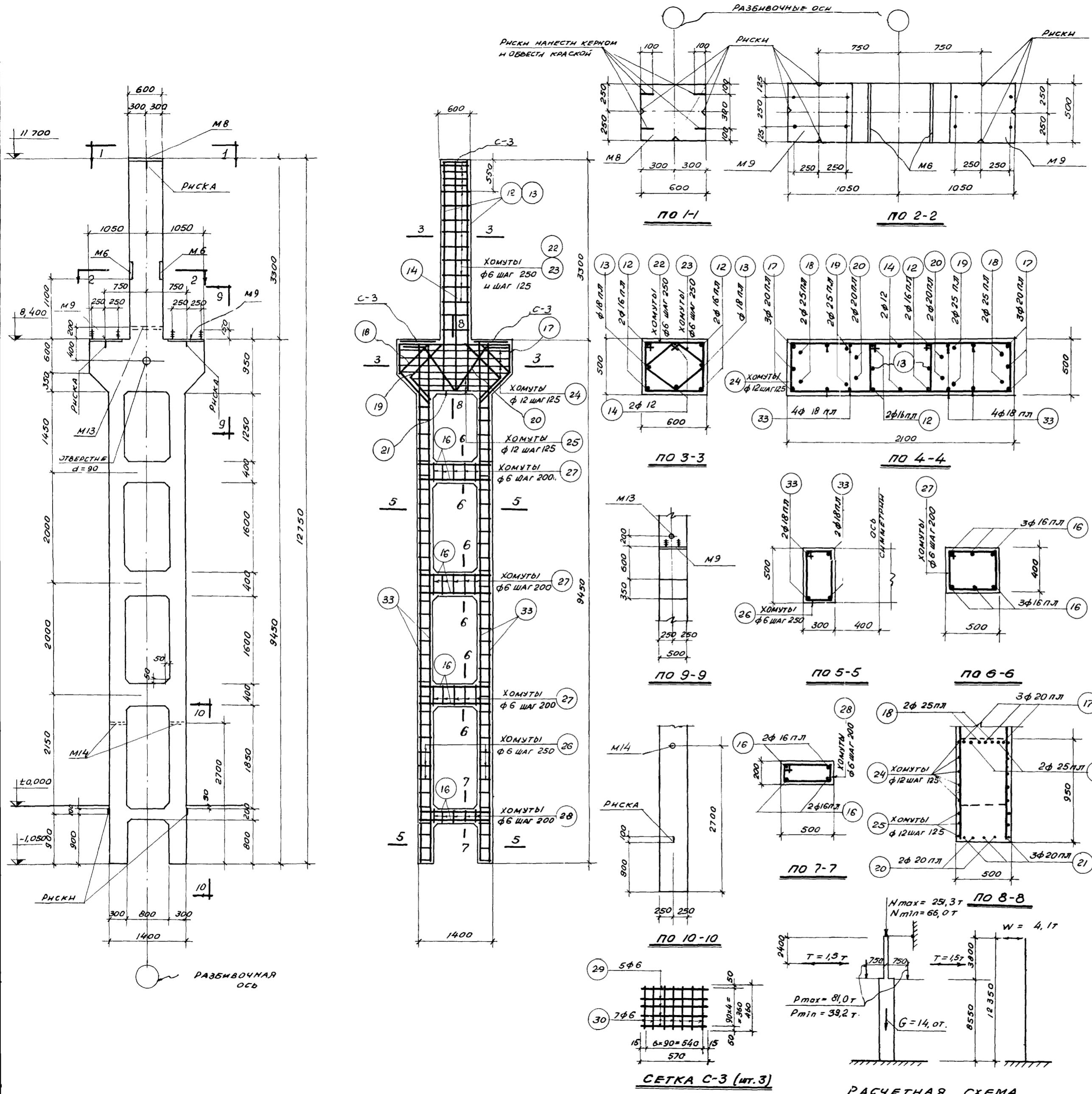
ПРИМЕЧАНИЯ

1. В расчетной схеме колонны указаны расчетные нагрузки
2. Абажут колонн и закладные элементы помещены на листах 25, 26, 31
3. При установке закладных элементов М11 и М12 анкеры должны быть обращены в сторону поддона
4. Сетки С-1 и С-2 взяты совместно с закладными элементами М1 и М3
5. В случае применения сталовых ферм и подкровельных балок, закладные элементы М1 и М3 заменить закладными элементами по серии К3-01-07 выпуск 9.

Выборка закладных элементов	
Марка	Количество
М1	1
М2	1
М3	1
М4	10
М11	1
М12	2

Техническо-экономические показатели колонны				
вес колонны кг	объем бетона м ³	марка бетона	расход стапи кг	
всего	на 1 м ³ бетона			
6470	2,59	300	289,0	112,0

4844 9
КЭ-01-07
выпуск 5
лист



СПЕЦИФИКАЦИЯ АРМАТУРЫ

№Н ПОЗ	ЭСКИЗ	ФОРМА ИЛИ И ПО СОРТА- МЕНТУ	Р ММ	П ШТ	ПЛ М	ВЕС КГ
12	4200	16ПЛ	4200	4	16,8	26,6
13	4200	18ПЛ	4200	2	8,4	16,8
14	4200	12	4200	2	8,4	7,5
16	450 1350 450	16ПЛ	2250	22	49,5	78,2
17	350 550 350 500 500 550 550 2050	20ПЛ	4150	3	12,5	30,8
18	630 550 450 630 630 630 630 70 70 950 70	25ПЛ	3750	2	7,5	28,9
19	900 500 500 900 630 350 480 450 450	25ПЛ	3300	2	6,6	25,5
20	870 960 100 960	20ПЛ	2920	2	5,8	14,3
21	500 1350 500 350	20ПЛ	2350	3	7,1	17,5
22	450 625 550 525	6	2150	16	34,4	7,6
23	430 430 355 355	6	1570	16	25,1	5,6
24	450 1375 1300 525 275	12	3650	10	36,5	32,5
25	450 1925 ÷ 1425 1850 ÷ 1350 525	12	24250	3	12,8	11,4
26	250 525 450 325	6	1550	70	108,5	24,1
27	350 525 450 425	6	1750	15	26,2	5,8
28	150 525 450 225	6	1350	5	6,8	1,5
29	570	6	570	15	8,5	1,9
30	460	6	460	21	9,7	2,2
33	9400	18ПЛ	9400	8	75,2	150,4

ВЫБОРКА СТАЛИ НА КОЛОННУ

СТАЛЬ НИЗКОЛЕГИРОВАННАЯ ПЕРМОДИЧЕСКОГО ПРОФИЛЯ МАРКИ 25Г2С ГОСТ 7314-55	СТАЛЬ ГОРЯЧЕКАТАННАЯ КРУГЛАЯ Ст-3 ГОСТ 380-50	СТАЛЬ ПРОКАТНАЯ ПОЛОСОВАЯ И ЛИСТОВАЯ Ст-3	ВСЕГО
Ч/ПО СОРТАМЕНТУ	Φ ММ	ПРОФИЛЬ	
12 пл 16 пл 18 пл 20 пл 25 пл Итого:	6 12 20 Итого:	8-8ММ ГАЗОВАЯ ТРУБА Ø2	КГ
9,1 104,8 167,2 62,6 54,4 398,1	48,7 51,4 120 112,1	25,2 5,9 81,1	591,0

ПРИМЕЧАНИЯ:

- 19

 1. В РАСЧЕТНОЙ СХЕМЕ КОЛОННЫ УКАЗАНЫ РАСЧЕТНЫЕ НАГРУЗКИ.
 2. ДЕТАЛИ КОЛОНН И ЗАКЛАДНЫЕ ЭЛЕМЕНТЫ ПОМЕЩЕНЫ НА ЛИСТАХ 25, 26, 31.
 3. ПРИ УСТАНОВКЕ ЗАКЛАДНЫХ ЭЛЕМЕНТОВ М13 И М14 АНКЕРЫ ДОЛЖНЫ БЫТЬ ОБРАЩЕНЫ В СТОРОНУ ПОДДОНА.
 4. СЕТКИ С-3 ВЯЗАТО СОВМЕСТНО С ЗАКЛАДНЫМИ ЭЛЕМЕНТАМИ М8 И М9.
 5. В СЛУЧАЕ ПОНИЖЕНИЯ СТАЛЬНЫХ ФЕРМ И ПОДКРАНОВЫХ БАЛОК, ЗАКЛАДНЫЕ ЭЛЕМЕНТЫ М8 И М9 ЗАМЕНЯТЬ ЗАКЛАДНЫМИ ЭЛЕМЕНТАМИ ПО СЕРИИ КЭ-01-07 ВЛУЧЕК 9.

ВЫБОРКА ЗАКЛАДНЫХ ЭЛЕМЕНТОВ	
МАРКА	КОЛИЧЕСТВО
М6	2
М8	1
М9	2
М13	1
М14	2

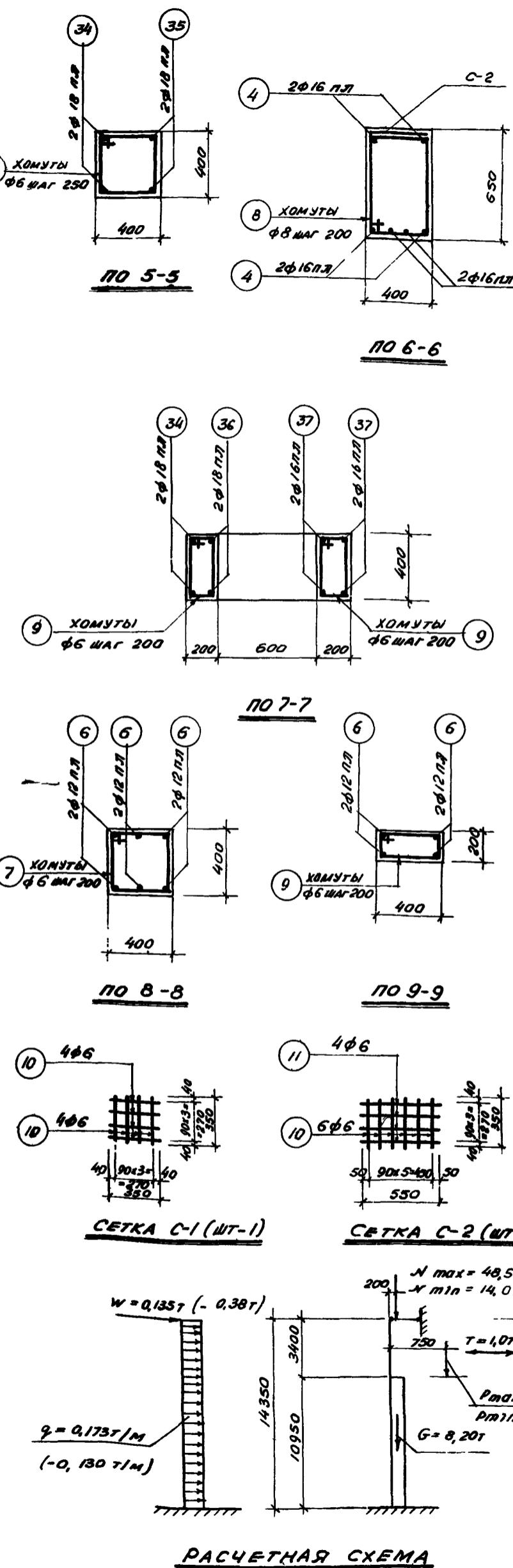
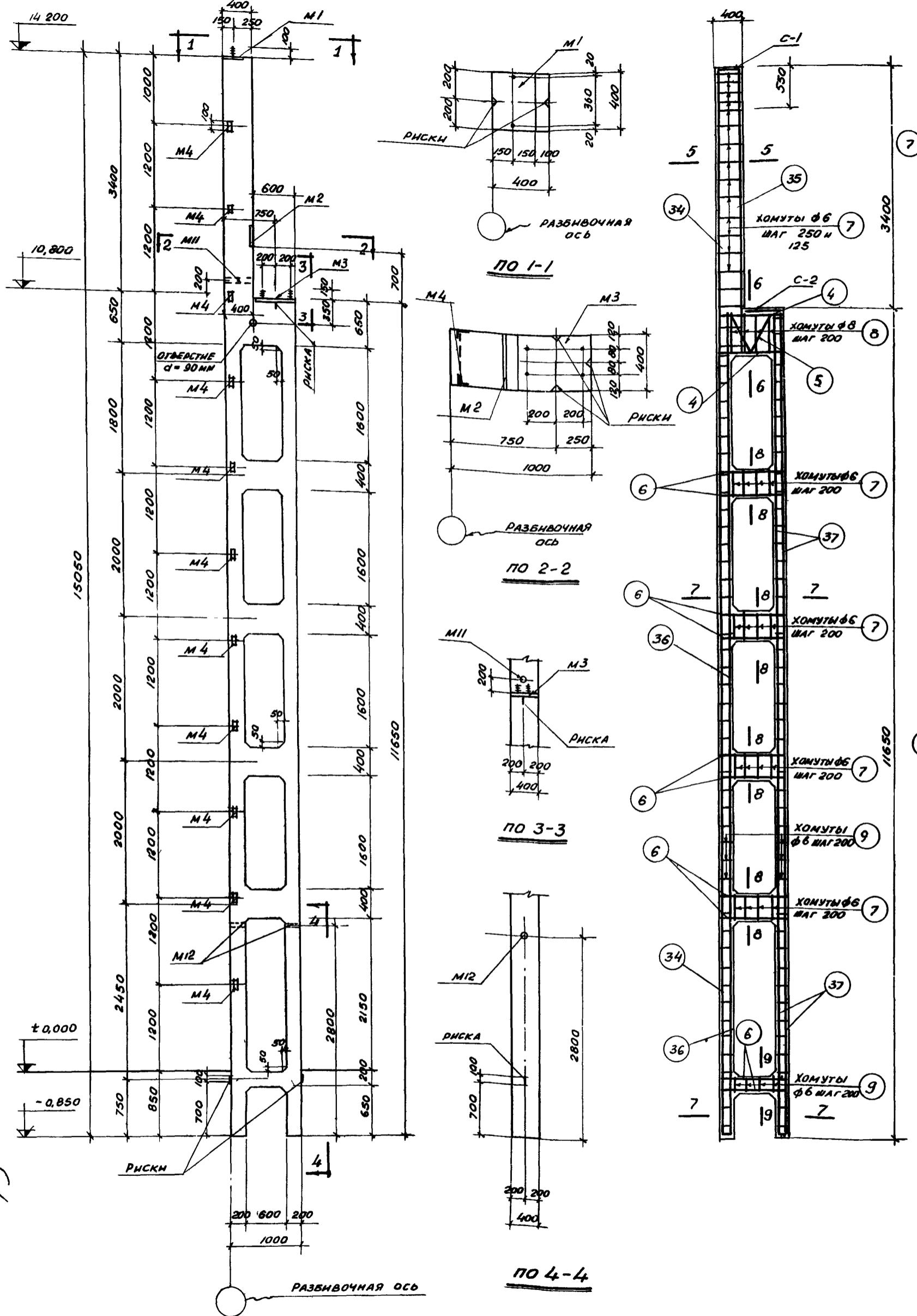
4844 10

ТЕХНИКО-ЭКОНОМИЧЕСКИЕ ПОКАЗАТЕЛИ КОЛОННЫ				
ВЕС КОЛОННЫ КГ	ОБЪЕМ БЕТОНА Н ³	МАРКА БЕТОНА	РАСХОД СТАРИН КГ	
			ВСЕГО	НА 1 М ³ БЕТОНА
12630	5,05	400	59,0	117,0

TA
1958

КОЛОННА КДНІ-4

КЭ-01-0
выпуск 5



№№	ЭСКИЗ	ФММ ИЗН Н ПО СОРТА- МЕНТУ	ℓ ММ	п шт.	пс м	вес кг
4	950 200 [] 200	16ПЛ	1350	4	5,4	8,5
5	160 [] 160 160 [] 160 590 950	16ПЛ	1660	2	3,3	5,2
6	300 [] 300	12ПЛ	1550	28	43,4	38,6
7	425 350 [] 425	6	1550	35	54,3	12,0
8	350 [] 675 600 [] 425	8	2050	4	8,2	3,2
9	425 150 [] 225	6	1150	119	136,8	30,4
10	350	6	350	14	4,9	1,1
11	550	6	550	4	2,2	0,5
34	15000	18ПЛ	15000	2	30,0	60,0
35	4000 [] 100	18ПЛ	4100	2	8,2	16,4
36	11600	18ПЛ	11600	2	23,2	46,4
37	11600	16ПЛ	11600	4	46,4	73,4

ВЫБОРКА СТАЛН НА КОЛОМНУ

СТАЛЬ НИЗКОЛЕГИРОВАННАЯ ПЕРИОДИЧЕСКОГО ПРОФИЛЯ МАРКИ 25Г2С ГОСТ 734-55	СТАЛЬ ГОРЯЧЕКАТАННАЯ КРУГЛАЯ МАРКИ СТ-3 ГОСТ 380-50	СТАЛЬ ПРОКАТНАЯ ПОЛОСОВАЯ И ЛИСТОВАЯ МАРКИ СТ-3										
Н ПО СОДЕРЖАНИЮМУ				Φ ММ				ПРОФИЛЬ				ВСЕГО КГ
12ПЛ	16ПЛ	18ПЛ	Итого:	6	8	20	Итого	$\delta=8\text{мм}$	63×5	Листовая трубы $\Phi 2"$	Итого:	
48,8	87,1	122,4	258,3	44,0	3,2	7,8	55,0	27,6	11,0	3,9	42,5	356,0

ПРИМЕЧАНИЯ:

1. В расчетной схеме колонны указаны расчетные нагрузки.
 2. Детали колонн и закладные элементы помечены на листах 25, 26, 31.
 3. При установке закладных элементов М1 и М18 анкеры должны быть обращены в сторону подвала.
 4. Стойки С1 и С-2 взяты совместно с закладными элементами М1 и М3.
 5. В случае применения стальных ферм и подкрановых балок, закладные элементы М1 и М3 заменить закладными элементами по серии КЭ-01-07 выпуск 9.

ВЫБОРКА ЗАКЛЮЧАЮЩИХ ЭЛЕМЕНТОВ	
МАРКА	КОЛИЧЕСТВО
M1	1
M2	1
M3	1
M4	11
M11	1
M12	2

ТЕХНИКО-ЭКОНОМИЧЕСКИЕ ПОКАЗАТЕЛИ КОЛОННЫ

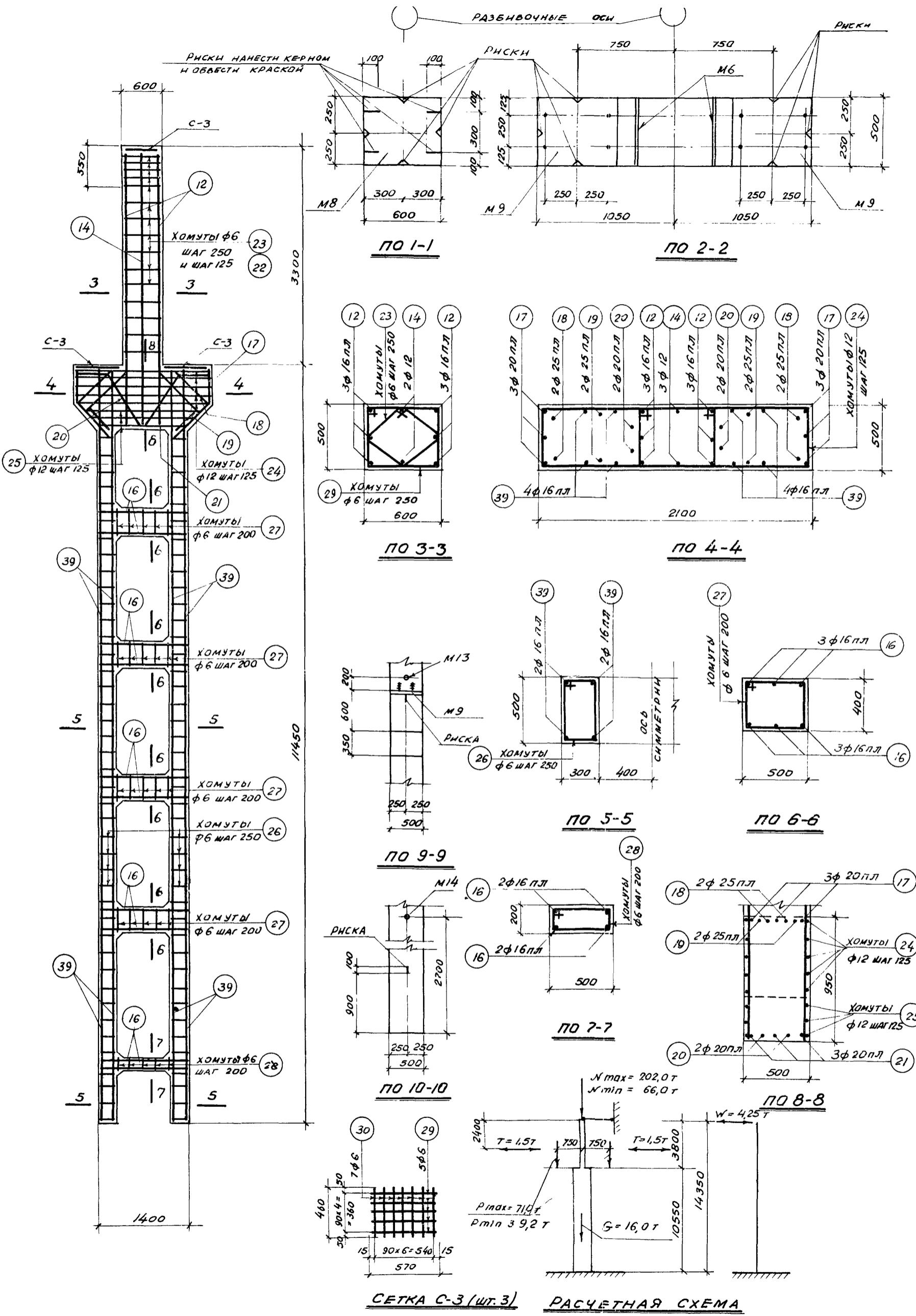
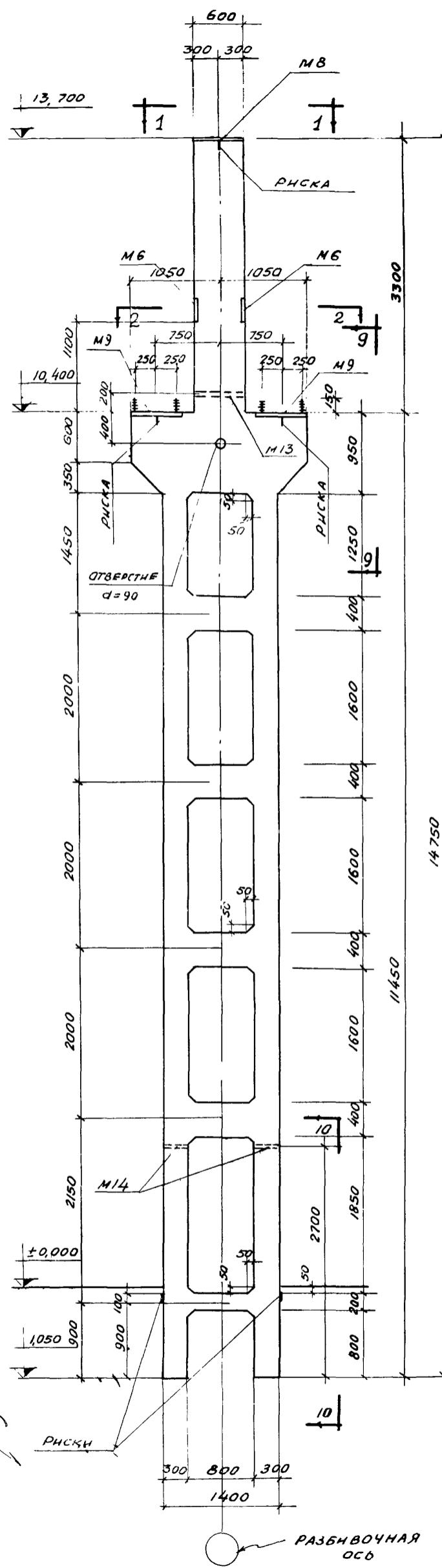
ВЕС КОЛОНОВОЙ КГ	ОБЪЕМ БЕТОНА М ³	МАРКА БЕТОНА	РАСХОД СТАЛИ КГ	
			ВСЕГО	НА 1 М ³ БЕТОНА
7530	3,01	300	356,0	118,0

4844 11

ГДР
1958 г.

КОЛОННА КДН 1-5

КЭ-01-0
ВЫПУСК



СПЕЦИФИКАЦИЯ АРМАТУРЫ

NN ПОЗ	ЭСКИЗ	ФММ НЛН № ПО СОРТА- МЕНТУ	€ ММ	шт	пч м	вес кг
18	4200	16 п.л	4200	6	25,2	39,8
14	4200	12	4200	2	8,4	7,5
16	450 [1350] 450	16 п.л	2250	28	63,0	99,6
17	550 550 500 500 350 + 950 550 550 450 350 630 630 630 630 630	20 п.л	4150	3	12,5	30,8
18	450 480 630 500 500 + 350 500 500 500 500 630 630 630 630 630	25 п.л	3750	2	7,5	28,9
19	450 480 630 900 900 + 350 450 500 500 500	25 п.л	3300	2	6,6	25,5
20	300 600 840 350 350	20 п.л	2920	2	5,8	14,3
21	500 1350 500 350	20 п.л	2350	3	7,1	17,5
22	450 [550] 525	6	2150	16	34,4	7,6
23	430 430 220 355 355 220	6	1570	16	25,1	5,6
24	1375 275 450 [1300] 525	12	3650	10	36,5	32,5
25	1925 ÷ 1425 450 [1850 ÷ 1350] 525	12	€cp 4250	3	12,8	11,4
26	250 [450] 325	6	1550	86	133,3	29,4
27	350 [450] 425	6	1750	20	35,0	7,8
28	150 [450] 225	6	1350	5	6,8	1,5
29	570	6	570	15	8,5	1,9
30	460	6	460	21	9,7	2,2
39	11400	16 п.л	11400	8	91,2	144,0

ВЫБОРКА СТАЛН НА КОЛОМНУ

СТАЛЬ НИЗКОЛЕГИРОВАННАЯ ПЕРИОДИЧЕСКОГО ПРОФИЛЯ МАРКИ 25Г2С ГОСТ 7314-55					СТАЛЬ ГОРЯЧЕКАТАННАЯ КРУГЛАЯ СТ-3 ГОСТ 380-50					СТАЛЬ ПРОКАТНАЯ ПОЛОСОВАЯ И ЛИСТОВАЯ СТ-3					ВСЕГО: КГ
№ ПО СОРТАМЕНТУ					Φ ММ					ПРОФИЛЬ					
12ПЛ	16ПЛ	20ПЛ	25ПЛ	Итого:	6	12	20		Итого:	$\delta = \bar{\delta}$ ММ	ГАЗОВАЯ ТРУБА №2		Итого:		
9,1	283,4	62,6	54,4	409,5	56,0	51,4	12,0		119,4	75,2	5,9		81,1	610,0	

ПРИМЕЧАНИЯ:

1. В РАСЧЕТНОЙ СХЕМЕ КОЛОННЫ УКАЗАНЫ РАСЧЕТНЫЕ НАГРУЗКИ
 2. ДЕТАЛИ КОЛОНН И ЗАКЛАДНЫЕ ЭЛЕМЕНТЫ ПОМЕЩЕНЫ НА ЛИСТАХ 25, 26 И 31.
 3. ПРИ УСТАНОВКЕ ЗАКЛАДНЫХ ЭЛЕМЕНТОВ М13 И М14 АНКЕРОВ ДОЛЖНЫ БЫТЬ ОБРАЩЕНЫ В СТОРОНУ ПОДДОНА.
 4. СЕТКИ С-3 ВЯЗАТЬ СОВМЕСТНО С ЗАКЛАДНЫМИ ЭЛЕМЕНТАМИ М8 И М9.
 5. В СЛУЧАЕ ПРИМЕНЕНИЯ СТАЛЬНЫХ ФЕРМ И ПОДКРАНОВЫХ БАЛОК, ЗАКЛАДНЫЕ ЭЛЕМЕНТЫ М8 И М9 ЗАМЕНИТЬ ЗАКЛАДНЫМИ ЭЛЕМЕНТАМИ ПО СЕРИИ КЭ-01-07

ВЫБОРКА ЗАКЛЮЧАЮЩИХ ЭЛЕМЕНТОВ	
МАРКА	КОЛИЧЕСТВО
M6	2
M8	1
M9	2
M13	1
M14	2

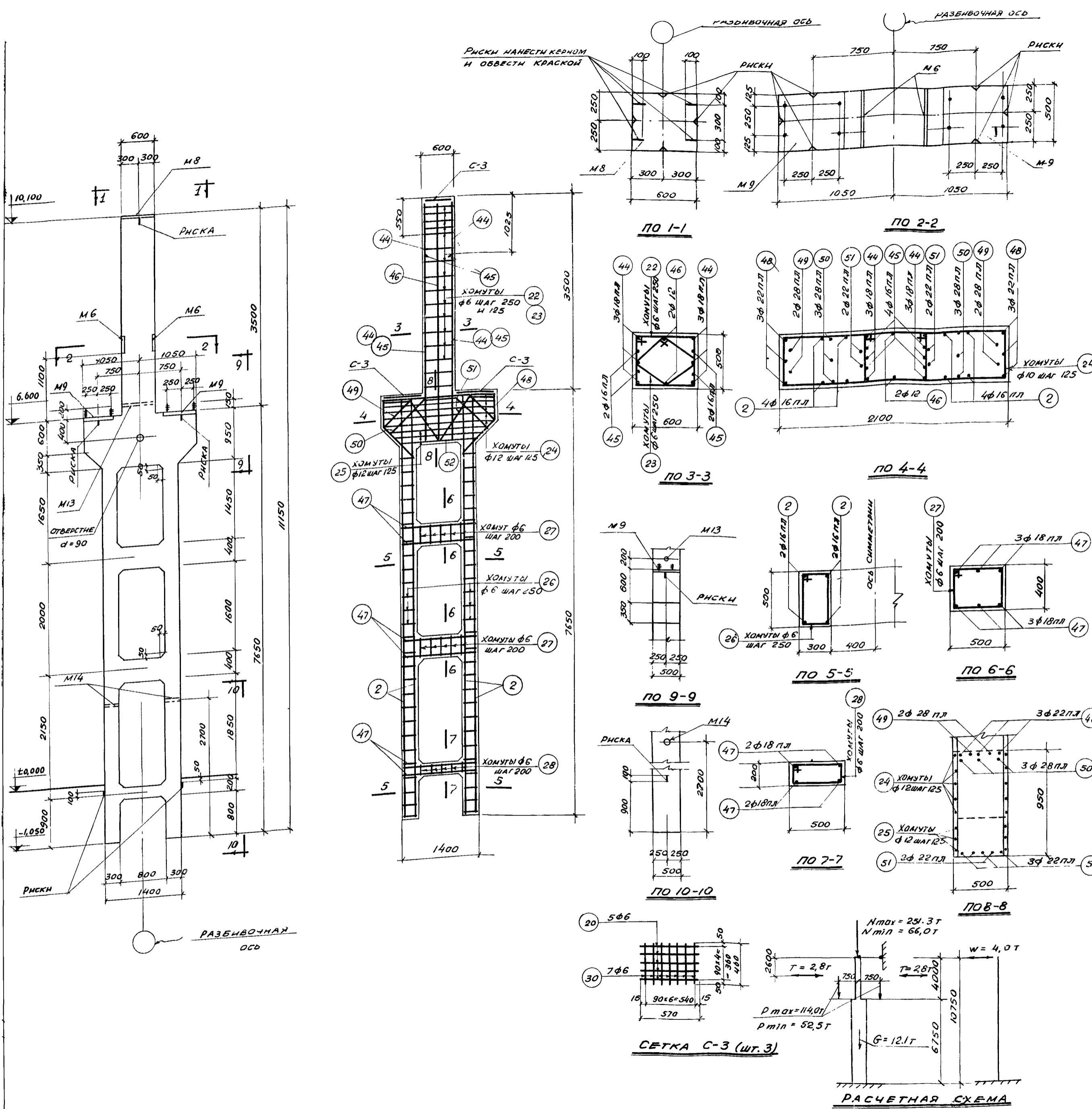
1844 12

ТЕХНИКО-ЭКОНОМИЧЕСКИЕ ПОКАЗАТЕЛИ КОЛОННЫ				
ВЕС КОЛОННЫ КГ	ОБЪЕМ БЕТОНА М ³	МАРКА БЕТОНА	РАСХОД СТАЛИ КГ	
			ВСЕГО	НА 1М ³ БЕТОНА
14530	5,81	400	610,0	105,0

TA
1958

КОЛОННА КДН I-6

КЭ-01-07
выпуск 5



СПЕЦИФИКАЦИЯ		АРМАТУРЫ	12			
НН ПОЗ	ЭСКИЗ	ФМН ИЛН И ПО СОРТА - МЕНТУ	ℓ	п	ρп	ВЕС
			ММ	ШТ	ММ	КГ
2	7600	16пл	7600	8	60,8	96,3
22	450 [625] 550 [525]	6	2150	17	36,8	8,1
23	[430] 430 [430] 355 [355] 215	6	1570	17	26,7	5,9
24	450 [1375] 1300 [525]	12	3650	10	36,5	32,5
25	450 [1925 : 1428] 1850 : 1350 [525]	12	ℓcp 4250	3	12,8	11,4
26	250 [525] 450 [325]	6	1550	56	86,5	19,2
27	350 [525] 450 [425]	6	1750	10	17,5	3,9
28	150 [525] 450 [225]	6	1350	5	6,8	1,5
29	570	6	570	15	8,5	1,9
30	460	6	460	21	9,7	2,2
44	4400	18пл	4400	6	26,4	52,8
45	3400	16пл	3400	4	13,6	21,5
46	4400	12	4400	2	8,8	1,7
47	450 [1350] 450	18пл	2250	16	36,0	72,0
48	550 [500] 550 [500] 2050 [350] 550 [350]	22пл	4150	3	12,5	37,3
49	550 [70] 450 [70] 450 [630] 630 [630] 500 [500] 350 [350]	28пл	3750	2	7,5	36,2
50	630 [90] 350 [90] 500 [500] 450 [450] 630 [630] 350 [350]	28пл	3300	3	9,9	47,8
51	450 [480] 800 [100] 350 [350]	22пл	2920	2	5,8	17,3
52	500 [1350] 500 [350]	22пл	2350	3	7,1	21,2

ВЫБОРКА СТАЛИ НА КОЛОННУ

СТАЛЬ НИЗКОЛЕГИРОВАННОГО ПЕРИОДИЧЕСКОГО ПРОЦЕССА

СТАЛЬ ГОР
КРУГЛАЯ 1
Б-227-36

ДЛЯ КАТАНИЯ МАРКИ СТ-3	СТАЛЬ ПРОКАТНАЯ ПОЛОСОВАЯ И ЛИСТО- ВАЯ СТ-3
---------------------------	---

BCERO:
KR

ПРИМЕЧАНИЯ:	
1.	В РАСЧЕТНОЙ СХЕМЕ КОЛОННЫ УКАЗАНЫ РАСЧЕТНЫЕ НАГРУЗКИ
2.	ДЕТАЛИ КОЛОНН И ЗАКЛАДНЫЕ ЭЛЕМЕНТЫ ПОМЕЩЕНЫ НА ЛИСТАХ 25, 26, 31.
3.	ПРИ УСТАНОВКЕ ЗАКЛАДНЫХ ЭЛЕМЕНТОВ МІЗНІЧ АНКЕРЫ ДОЛЖНЫ БЫТЬ ОБРАЩЕНОІ В СТОРОНУ ПОДАЮНА.
4.	СЕТКИ С-3 ВЯЗАТЬ СОВМЕСТНО С ЗАКЛАДНЫМИ ЭЛЕМЕНТАМИ М8 И М9
5.	В СЛУЧАЕ ПРИМЕНЕНИЯ СТАЛОВЫХ ФЕРМ И ПОДКРАНОВЫХ БАЛОК, ЗАКЛАДНЫЕ ЭЛЕМЕНТЫ М8 И М9 ЗАМЕНИТЬ ЗАКЛАДНЫМИ ЭЛЕМЕНТАМИ ПО СЕРИИ К Э-01-07 ВЫПУСК 9

ТЕХНИКО-ЭКОНОМИЧЕСКИЕ ПОКАЗАТЕЛИ КОЛОННЫ				
ВЕС КОЛОННЫ КГ	ОБЪЕМ БЕТОНА М ³	МАРКА БЕТОНА	РАСХОД СТАЛИ КГ	
			ВСЕГО	НА 1 М ³ БЕТОНА
11030	4,41	400	5990	136,0

4844	14			
ТА	КОЛОННА КДН I-8			K3-01-07 Выпуск 5
1958г	Лист	8		

СПЕЦИФИКАЦИЯ АРМАТУРЫ

№ № Поз.	ЭСКИЗ	ФММ ИЛН Ю ПО СОРТА- МЕНТУ	С ММ ШИР. М	П ЧИТ М	СЛ М	ВЕС КГ
22	625 550 525	6	2150	17	36,6	8,1
23	1375 1300 525	6	1570	17	26,7	5,9
24	450 1300 525	12	3650	10	36,5	32,5
25	1925-1425 450 1850-1350 525	12	4250	3	12,8	1,4
26	250 450 325	6	1550	72	111,6	24,8
27	350 450 425	6	1750	15	26,2	5,8
28	150 450 225	6	1350	5	6,8	1,5
29	570	6	570	15	8,5	1,9
30	460	6	460	21	9,7	2,2
32	9600	16 пл	9600	8	76,8	120,0
44	4400	18 пл	4400	6	26,4	52,8
46	4400	12	4400	2	8,8	1,7
47	450 1350 450	18 пл	2250	22	49,5	99,0
48	550 550 2050	22 пл	4150	3	12,5	37,3
49	550 550 350	28 пл	3750	2	7,5	36,2
50	550 630 350	28 пл	3300	3	9,9	47,6
51	550 630 350	22 пл	2920	2	5,8	17,3
52	550 550 350	22 пл	2350	3	7,1	21,2
55	3400	18 пл	3400	4	13,6	27,2

ВЫБОРКА СТАЛИ НА КОЛОННУ

СТАЛЬ НИЗКОЛЕГИРОВАННАЯ ПЕРIODИЧЕСКОГО ПРОФИЛЯ МАРКИ 25Г2С ГОСТ 7314-55	СТАЛЬ ГОРЯЧЕКАТАННАЯ КРУГЛАЯ МАРКИ СТ-3 ГОСТ 380-50	СТАЛЬ ПРОКАТНАЯ ПОЛОСОВАЯ И ЛИСТОВАЯ МАРКИ СТ-3	Н ПО СОРТАМЕНТУ				φ ММ				ПРОФИЛЬ					
			12 пл	16 пл	18 пл	22 пл	28 пл	Итого:	6	12	20	Итого:	8-8ЧМ ГАЗОВАЯ Труба φ 2"	5,9	81,1	663,0
91	120,0	179,0	75,8	84,0	467,9	502	51,6	120	113,8	75,2	5,9	81,1				

ПРИМЕЧАНИЯ:

1. В РАСЧЕТНОЙ СХЕМЕ КОЛОННЫ УКАЗАНЫ РАСЧЕТНЫЕ НАГРУЗКИ
2. ДЕТАЛИ КОЛОННЫ И ЗАКЛАДНЫЕ ЭЛЕМЕНТЫ ПОМЕЩЕНЫ НА ЛИСТАХ 25, 26, 31.
3. ПРИ УСТАНОВКЕ ЗАКЛАДНЫХ ЭЛЕМЕНТОВ МІЖ МІЖЧАНКІРОВ ДОЛЖНЫ БЫТЬ ОБРАЩЕНЫ В СТОРОНУ ПОДАНО
4. СЕТКИ С-3 ВЪЯЗАТЬ СОВМЕСТНО С ЗАКЛАДНЫМИ ЭЛЕМЕНТАМИ М8 И М9.
5. В СЛУЧАЕ ПРИМЕНЕНИЯ СТАЛЬНЫХ ФЕРМ И ПОДАРМОВЫХ БАЛОК, ЗАКЛАДНЫЕ ЭЛЕМЕНТЫ М8 И М9 ЗАМЕНИТЬ ЗАКЛАДНЫМИ ЭЛЕМЕНТАМИ ПО СЕРИИ КЭ-01-07 ВЫПУСК 9.

ВЫБОРКА ЗАКЛАДНЫХ ЭЛЕМЕНТОВ	
МАРКА	КОЛИЧЕСТВО
М 6	2
М 8	1
М 9	2
М 13	1
М 14	2

ТЕХНИКО-ЭКОНОМИЧЕСКИЕ ПОКАЗАТЕЛИ НА КОЛОННУ				
ВЕС КОЛОННЫ КГ	ОБЪЕМ БЕТОНА Н ³	МАРКА БЕТОНА	РАСХОД СТАЛИ НА ВСЕГО	
			РАСХОД СТАЛИ НА 1М ³ БЕТОНА	ВСЕГО
12920	5,17	400	663,0	128,0

КЭ-01-07
ВЫПУСК 5
Лист 10

ТА
1958-

КОЛОННА КДН-10

№№ ПОЗ.	ЭСКУЗ	ФММ ЧИК НПО СОРТА- МЕНТУ	В ММ ШТ	Л М	ВЕС КГ
5	16 пл	1660	2	3,3	5,2
6	12 пл	1550	28	43,4	38,6
7	6	1550	37	57,4	12,6
9	6	1150	119	136,8	30,4
10	6	350	14	4,9	1,1
11	6	550	4	2,2	0,5
36	18 пл	11600	6	69,6	139,2
38	18 пл	15400	2	30,8	61,6
41	18 пл	1350	4	54	10,8
43	10	2050	5	10,3	6,4
44	18 пл	4500	2	9,0	18,0

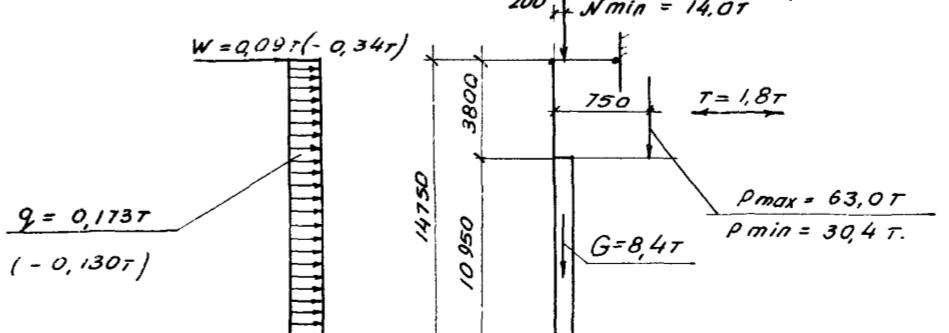
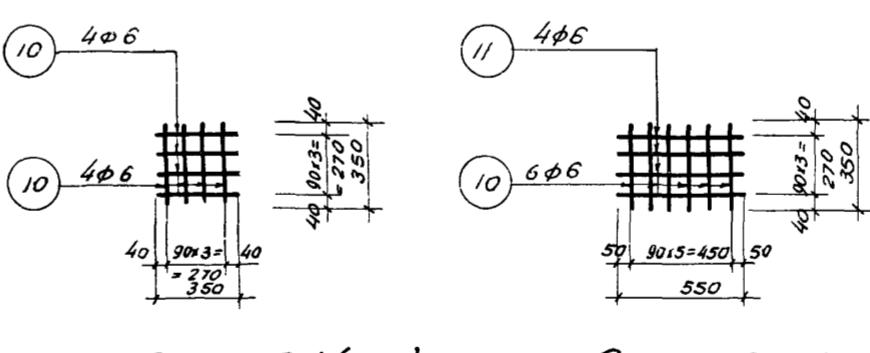
ВЫБОРКА СТАЛИ НА КОЛОННУ

СТАЛЬ НИЗКОЛЕГИРОВАННАЯ ПЕРIODИЧЕСКОГО ПРОФИЛЯ МАРКИ 25Г2С ГОСТ 7314-55	СТАЛЬ ГОРЯЧЕКАТАННАЯ КРУГЛАЯ МАРКИ СУ-3 ГОСТ 380-50	СТАЛЬ ПРОКАТНАЯ ПОЛОСОВАЯ И Листовая марки СУ-3
НПО СОРТАМЕНТУ	ФММ	ПРОФИЛЬ
12 пл	16 пл	18 пл
49,2	5,2	229,2
		283,6
		44,6
		64
		7,8
		58,8
		27,6
		12,0
		3,9
		43,5
		386,0

ПРИМЕЧАНИЯ:

- В расчетной схеме колонны указаны расчетные нагрузки
- Детали колонн и закладные элементы помещены на листах 25, 26, 31.
- При установке закладных элементов М11 и М12 анкеры должны быть обращены в сторону поддона.
- Сетки С-1 и С-2 взято совместно с закладными элементами М1 и М3.
- В случае применения стальных ферм и подкрановых балок, закладные элементы М1 и М3 заменить закладными элементами по серии КЭ-01-07 выпуск 9.

ВЫБОРКА ЗАКЛАДНЫХ ЭЛЕМЕНТОВ	
МАРКА	КОЛИЧЕСТВО
М1	1
М2	1
М3	1
М4	12
М11	1
М12	2

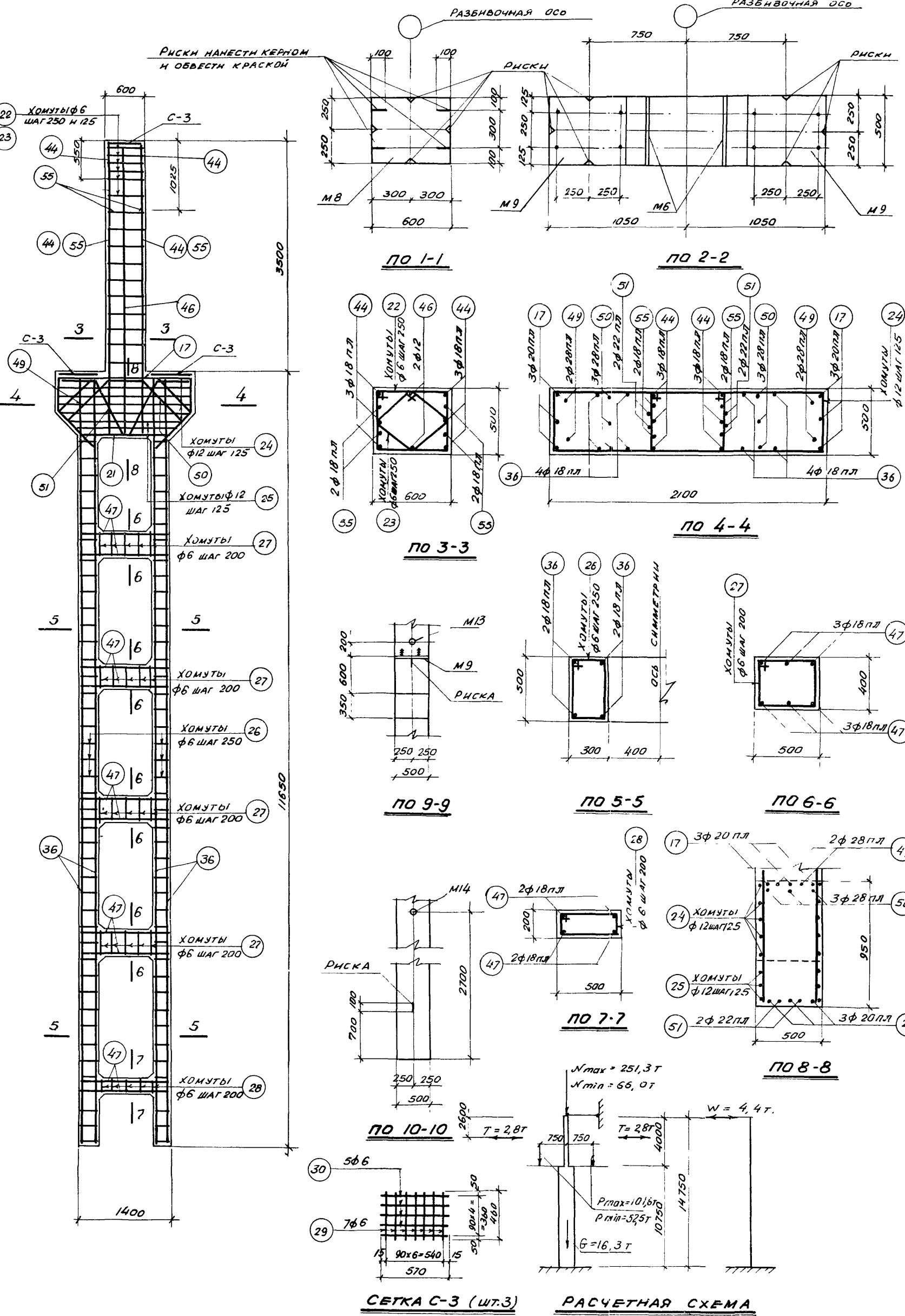
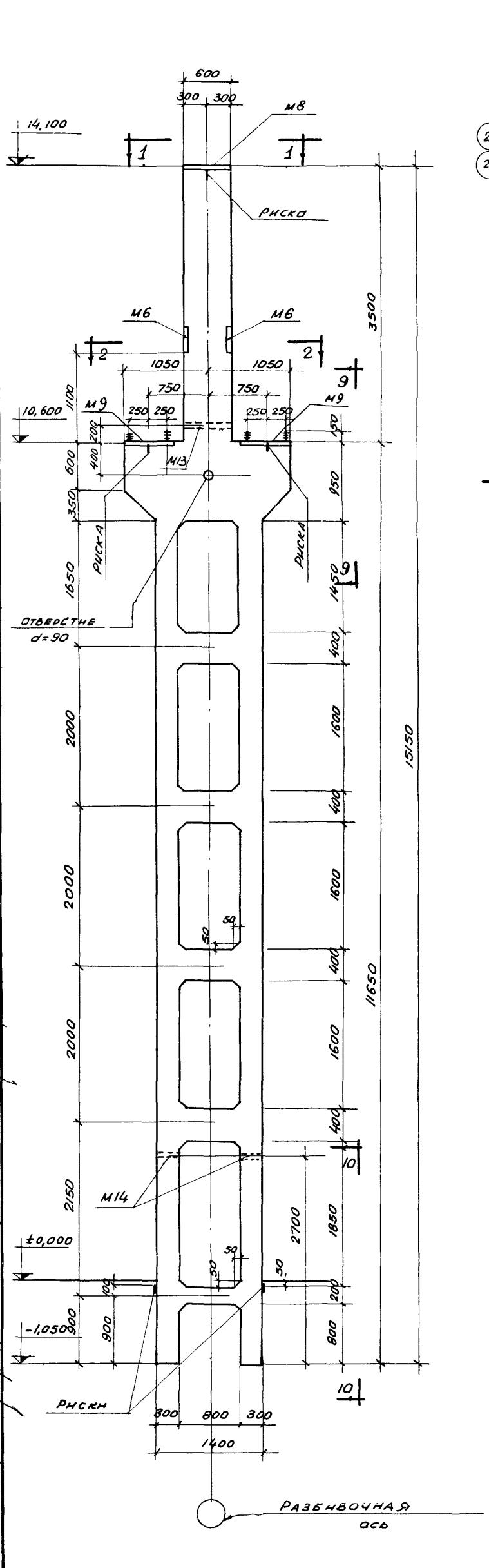


ТЕХНИКО-ЭКОНОМИЧЕСКИЕ ПОКАЗАТЕЛИ КОЛОННЫ			
ВЕС КОЛОННЫ КГ	ОБЪЕМ БЕТОНА М ³	МАРКА БЕТОНА	РАСХОД СТАЛИ КГ ВСЕГО НА 1 м ³ БЕТОНА
7690	3,08	300	386,0
			125,0

4844 17

КОЛОННА КДН1-11	
КЭ-01-07 выпуск 5	
Лист	11

ТА
1958г



СПЕЦИФИКАЦИЯ АРМАТУРЫ

N/N 1703.	ЭСКУЗ	Ф ММ ИЛН N ПО СОРТА- МЕНТУ	В ММ	П ШТ	ЕП М	ВЕС КГ
17		20ПЛ	4150	3	12,5	30,8
21		20ПЛ	2350	3	7,1	17,5
22		6	2150	17	36,6	8,1
23		6	1570	17	26,4	5,9
24		12	3650	10	36,5	32,5
25		12	4250	3	12,8	11,4
26		6	1550	88	136,4	30,3
27		6	1750	20	35,0	7,8
28		6	1350	5	6,8	1,5
29		6	570	15	8,5	4,9
30		6	460	21	9,7	2,2
34		18ПЛ	11600	8	92,8	185,6
44		18ПЛ	4400	6	26,4	52,8
46		12	4400	2	8,8	7,7
47		18ПЛ	2250	28	63,0	126,0
49		28ПЛ	3750	2	7,5	36,2
50		28ПЛ	3300	3	9,9	47,8
51		22ПЛ	2920	2	5,8	17,3
55		18ПЛ	3400	4	13,6	27,2

ВЫБОРКА СТАЛЧ НА КОЛОННУ

СТАЛЬ НИЗКОЛЕГИРОВАННАЯ ПЕРIODИЧЕСКОГО ПРОФИЛЯ МАРКИ 25Г2С ГОСТ 7314 - 55	СТАЛЬ ГОРЯЧЕКАТАННАЯ КРУГЛАЯ МАРКИ СТ-3 ГОСТ 380 - 50	СТАЛЬ ПРОКАТНАЯ ПОЛОСОВАЯ И ЛИСТО- ВАЯ МАРКИ СТ-3	
№ 170 СОРТАМЕНТУ	Ф ММ	ПРОФИЛЬ	
12пл 18пл 20пл 22пл 28пл Итого	6 12 20 Итого:	δ=8мм ГАЗОВАЯ ГРУДА ∅2" Итого:	ВСЕГО КГ
9,1 391,6 483 17,3 84,0 550,3	51,7 51,6 12,0 12,3	75,2 5,9 81,1	753,0

ПРИМЕЧАНИЯ:

1. В РАСЧЕТНОЙ СХЕМЕ КОЛОННЫ УКАЗАНЫ РАСЧЕТНЫЕ НАГРУЗКИ.

2. ДЕТАЛИ КОЛОНН И ЗАКЛАДНЫЕ ЭЛЕМЕНТЫ ПОМЕЩЕНЫ НА ЛИСТАХ 25, 26, 31.

3. ПРИ УСТАНОВКЕ ЗАКЛАДНЫХ ЭЛЕМЕНТОВ М13 И М14 АНКЕРЫ ДОЛЖНЫ БЫТЬ ОБРАЩЕНЫ В СТОРОНУ ПОДДОНА

4. СЕТКИ С-3 ВЗЯТЬ СОВМЕСТНО С ЗАКЛАДНЫМИ ЭЛЕМЕНТАМИ М8 И М9.

5. В СЛУЧАЕ ПРИМЕНЕНИЯ СТАЛЬНЫХ ФЕРМ И ПОДКРА-
НОВЫХ БАЛОК, ЗАКЛАДНЫЕ ЭЛЕМЕНТЫ М8 И М9
ЗАМЕНИТЬ ЗАКЛАДНЫМИ ЭЛЕМЕНТАМИ ПО СЕРИИ
КЭ-01-07 ВЛЮЧЕНЫ

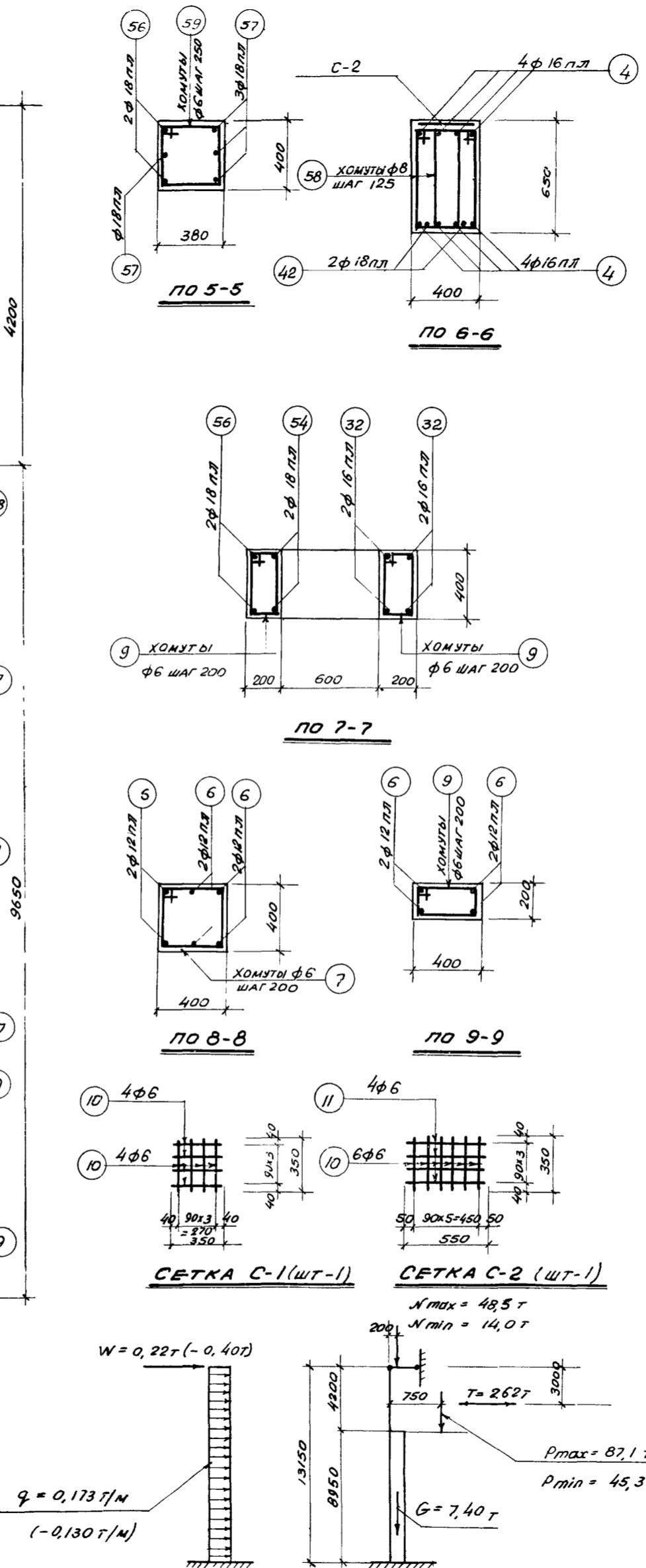
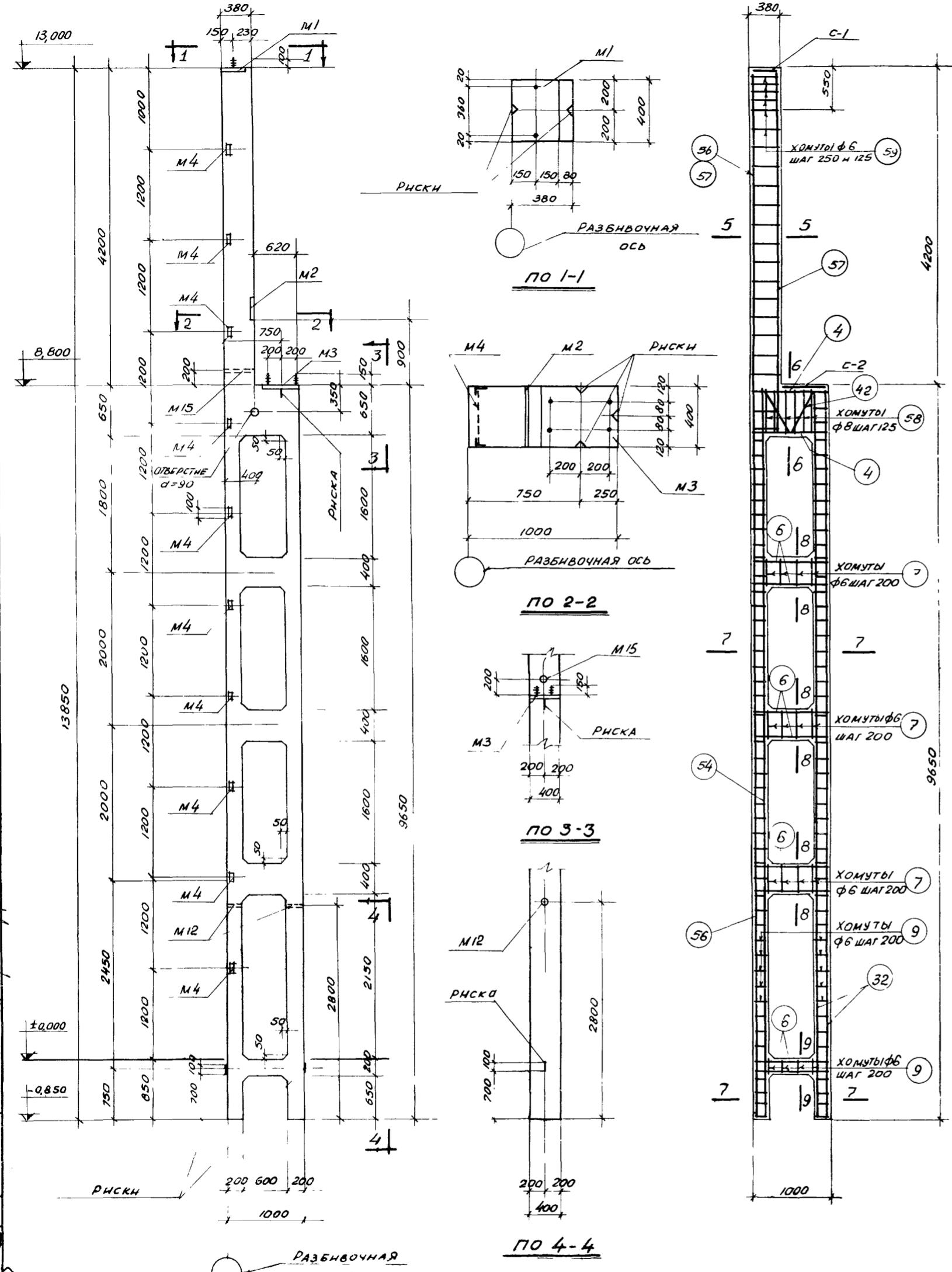
БИБОРКА ЗАКЛАДНЫХ ЭЛЕМЕНТОВ	
АРКА	КОЛИЧЕСТВО
M6	2
M8	1
M9	2
M13	1
M14	2

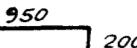
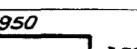
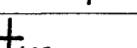
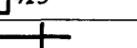
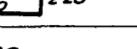
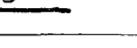
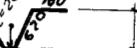
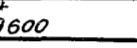
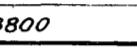
ТЕХНИКО-ЭКОНОМИЧЕСКИЕ ПОКАЗАТЕЛИ КОЛОННЫ				
ВЕС КОЛОННЫ КГ	ОБЪЕМ БЕТОНА М ³	МАРКА БЕТОНА	РАСХОД	СТАЛЯ КГ
			ВСЕГО	НА 1 М ³ БЕТОНА
14830	5,93	400	753,0	127,0

KO

КОЛОННА КДНГ-12

09 - 01 - 07
БЫЛУСК 5



№№ п/з	ЭСКИЗ	ФММ ИЛИ Н/ПОСОРИ МЕНТУ	ε	η	εη	ВЕС
		мм	шт.	м	кг	
4	200 	16 п.л	1350	8	10,8	17,0
6	300 	12 п.л	1550	22	34,1	30,3
7		6	1550	12	18,6	4,1
9		6	1150	99	113,9	25,3
10		6	350	14	4,9	1,1
11		6	550	4	2,2	0,5
32		16 п.л	9600	4	38,4	60,7
42		18 п.л	1660	2	3,3	6,6
54		18 п.л	9600	2	19,2	38,4
56		18 п.л	13800	2	27,6	55,2
57		18 п.л	4900	4	19,6	39,2
58		8	1870	12	22,4	8,9
59		6	1510	22	33,3	7,4

85152351 651744 41 5372448

СТАЛЬ НИЗКОЛЕГИРОВАННАЯ ПЕРIODЧЕСКОГО ПРОФИЛЯ МАРКИ 25Г2С ГОСТ 7314-55	СТАЛЬ ГОРЯЧЕКАТАННАЯ КРУГЛАЯ МАРКИ СТ-3 ГОСТ 380-50	СТАЛЬ ПРОКАТНАЯ ПОЛОСОВАЯ И ЧИСТО- ВАЯ МАРКИ СТ-3										
Н по сортаменту		φ мм	ПРОФИЛЬ		ВСЕГО КГ							
12 пл	16 пл	18 пл	Итого:	6	8	20	Итого:	$\delta=8\text{мм}$	$63x5$	ГАЗОВАЯ ТРУБА $\phi 2"$	Итого:	
40,1	77,7	138,6	256,4	38,4	8,9	7,8	55,1	27,6	10,0	3,9	41,5	353,0

ПРИМЕЧАНИЯ:

1. В РАСЧЕТНОЙ СХЕМЕ КОЛОННЫ УКАЗАНЫ РАСЧЕТНЫЕ НАГРУЗКИ
 2. ДЕТАЛИ КОЛОНИ И ЗАКЛАДНЫЕ ЭЛЕМЕНТЫ ПОМЕЩЕНЫ НА ЛИСТАХ 25, 26, 31.
 3. ПРИ УСТАНОВКЕ ЗАКЛАДНЫХ ЭЛЕМЕНТОВ М12 И М15 АНКЕРЫ ДОЛЖНЫ БЫТЬ ОБРАЩЕНЫ В СТОРОНУ ПОДДОНА.
 4. СЕТКИ С-1 И С-2 ВЪЗАТЬ СОВМЕСТНО С ЗАКЛАДНЫМИ ЭЛЕМЕНТАМИ М1 И М3.
 5. В СЛУЧАЕ ПРИМЕНЕНИЯ СТАЛЬНЫХ ФЕРМ И ПОДКРАНОВЫХ БАЛОК, ЗАКЛАДНЫЕ ЭЛЕМЕНТЫ М1 И М3 ЗАМЕНИТЬ ЗАКЛАДНЫМИ ЭЛЕМЕНТАМИ ПО СЕРЬИ КЭ-01-07

ВЫБОРКА ЗАКЛАДНЫХ ЭЛЕМЕНТОВ	
МАРКА	КОЛИЧЕСТВО
М1	1
М2	1
М3	1
М4	10
М12	2
М15	1

TECHNISCHE DOKUMENTATION - 2014-015744 - 000001

ВЕС ГОЛОНИИ КГ	ОБЪЕМ БЕТОНА М ³	МАРКА БЕТОНА	РАСХОД СТАЛИ КГ	
			ВСЕГО	НА 1 М ³ БЕТОНА
6710	2,68	300	353,0	132,0

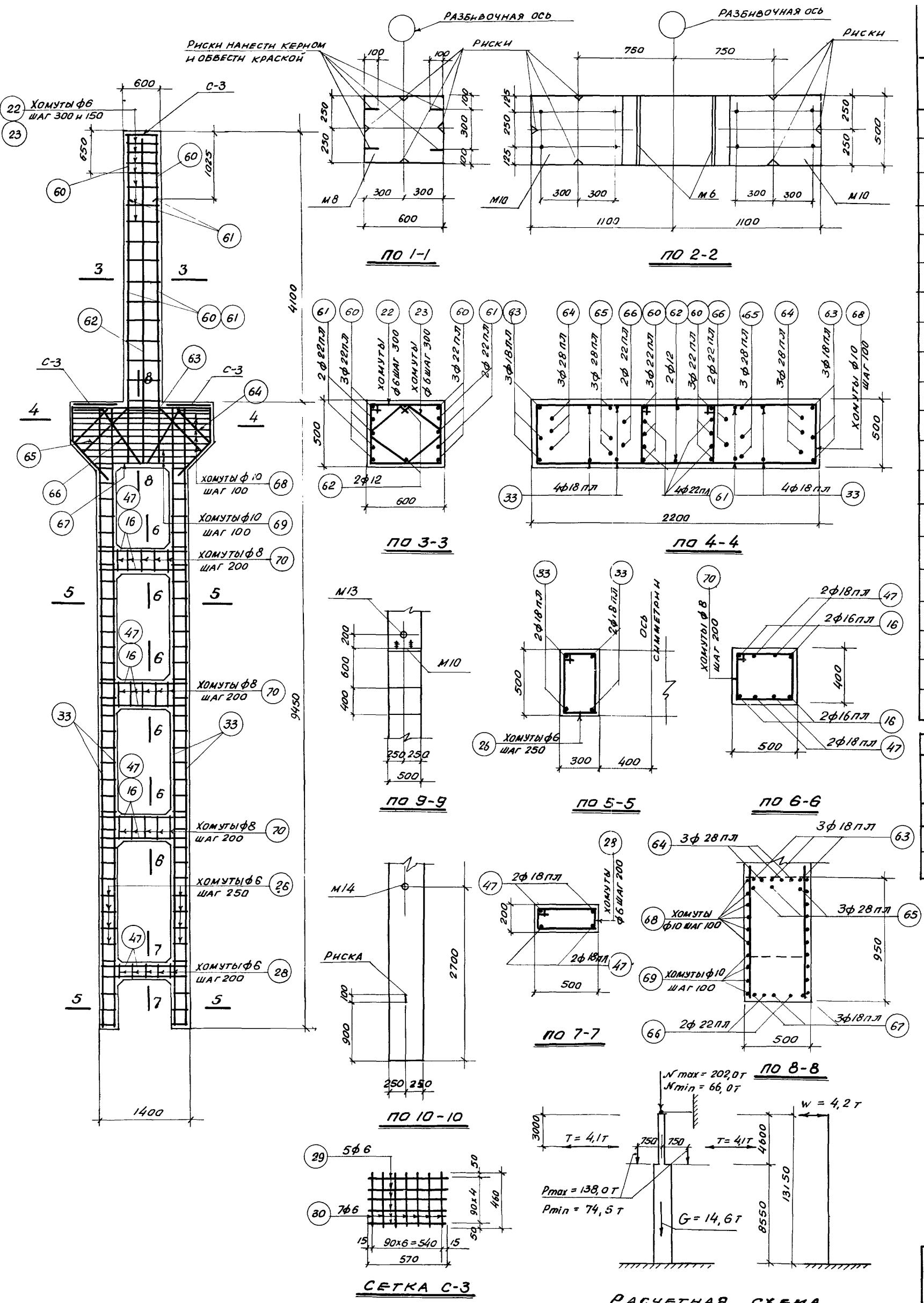
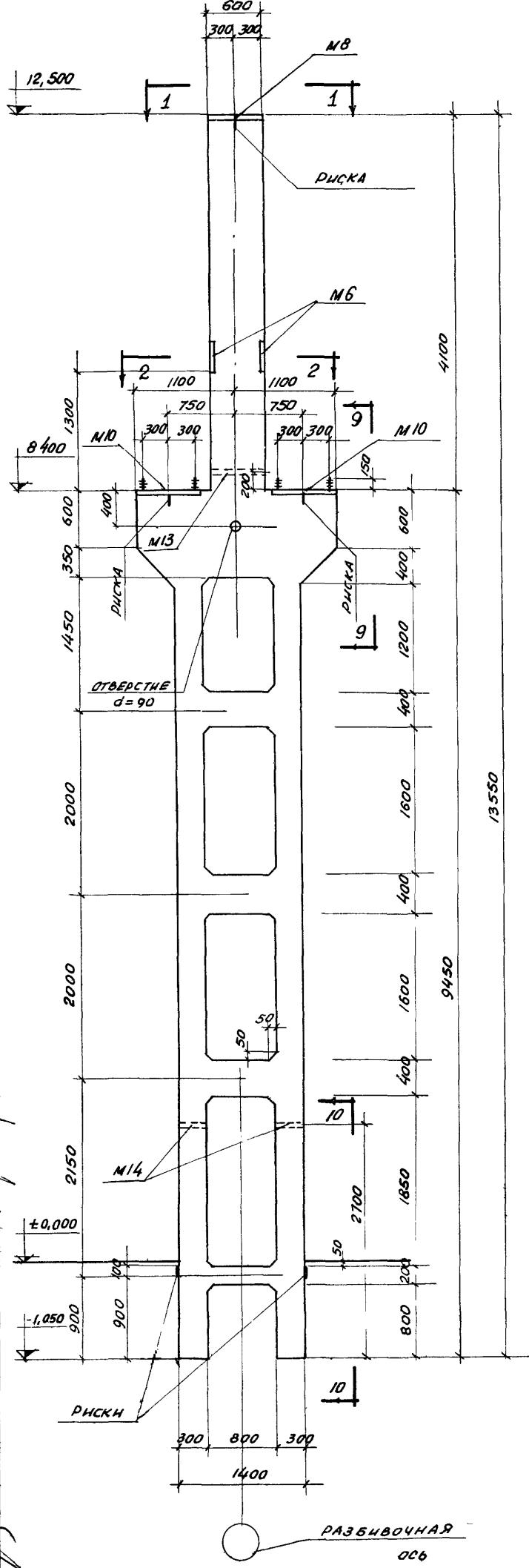
4844 19

K9-01-07

ВОЛЫСЬК 5

ГД
1958 г

СОЛОННА КДНІ-13



№№	ЭСКИЗ	Ф ММ ИЛИ Л ПО СОРТАМЕНТУ	В	п	п.р	вес
поз		мм	шт	м	кт	
16	450 [1350] 450	16пл	2250	12	27,0	42,7
22	450 [625] 550 525	6	2150	17	36,6	8,1
23	225 [225] 450 430 275	6	1570	17	26,7	5,9
26	250 [525] 450 325	6	1550	70	108,5	24,1
28	150 [525] 450 225	6	1350	5	6,8	1,5
29	570	6	570	15	8,5	1,9
30	460	6	460	21	9,7	2,2
33	9400	18пл	9400	8	75,2	150,4
47	450 [1350] 450	18пл	2250	16	36,0	72,0
60	5000	22пл	5000	6	30,0	89,4
61	4000	22пл	4000	4	16,0	47,7
62	5000	12	5000	2	10,0	8,9
63	2150 [550] 550 550 390 550	18пл	4350	3	13,1	26,2
64	390 [630] 550 450 70 1050 630 250	28пл	3850	3	11,6	56,0
65	900 [600] 550 630 390 250	28пл	3500	3	10,5	50,8
66	360 [500] 500 840	22пл	3020	2	6,0	17,9
67	350 [480] 1450 550 390	18пл	2550	3	7,7	15,4
68	450 [1425] 525	10	3750	12	45,0	27,8
69	450 [2125-1525] 525	10	4550	4	18,2	11,2
70	350 [525] 450 425	8	1750	15	26,3	10,4

СПЕЦИФИКАЦИЯ АРМАТУРЫ

ВЫБОРКА СТАЛИ НА КОЛОННУ															
СТАЛЬ НИЗКОЛЕГИРОВАННАЯ ПЕРIODИЧЕСКОГО ПРОФИЛЯ МАРКИ 25Г2С ГОСТ 7314-55				СТАЛЬ ГОРЯЧЕКАТАННАЯ КРУГЛАЯ СТ-3 ГОСТ 380-50				СТАЛЬ ПРОКАТНАЯ ПОЛОСОВАЯ И ЛИСТОВАЯ СТ-3				ВСЕГО			
№ ПО СОРТАМЕНТУ				Ф ММ				ПРОФИЛЬ							
12пл	16пл	18пл	20пл	28пл	28пл	Итого:	6	8	10	12	20	Итого:			
9,1	42,7	264,0	155,0	106,8	577,6	43,7	10,4	39,0	8,9	12,8	114,8	81,6	5,9	87,5	780,0

ПРИМЕЧАНИЯ:

1. В РАСЧЕТНОЙ СХЕМЕ КОЛОННЫ УКАЗАНЫ РАСЧЕТНЫЕ НАГРУЗКИ.
 2. ДЕТАЛИ КОЛОНН И ЗАКЛАДНЫЕ ЭЛЕМЕНТЫ ПОМЕЩЕНЫ НА ЛИСТАХ 25, 26, 31.
 3. ПРИ УСТАНОВКЕ ЗАКЛАДНЫХ ЭЛЕМЕНТОВ М18 И М16 АНКЕРЫ ДОЛЖНЫ БЫТЬ ОБРАЩЕНЫ В СТОРОНУ ПОДДОНА.
 4. СЕТКИ С-3 ВЗЯТЬ СОВМЕСТНО С ЗАКЛАДНЫМИ ЭЛЕМЕНТАМИ М18 И М16.
 5. В СЛУЧАЕ ПРИМЕНЕНИЯ СТАЛЬНЫХ ФЕРМ И ПОДКРАНОВЫХ БАЛОК, ЗАКЛАДНЫЕ ЭЛЕМЕНТЫ М18 И М16 ЗАМЕНИТЬ ЗАКЛАДНЫМИ ЭЛЕМЕНТАМИ ПО СЕРТИФИКАТУ КЭ-01-07 ВЫПУСК 9.

ВЫБОРКА ЗАКЛЮЧАЮЩИХ ЭЛЕМЕНТОВ.	
МАРКА	КОЛИЧЕСТВО
M6	2
M8	1
M10	2
M13	1
M14	2

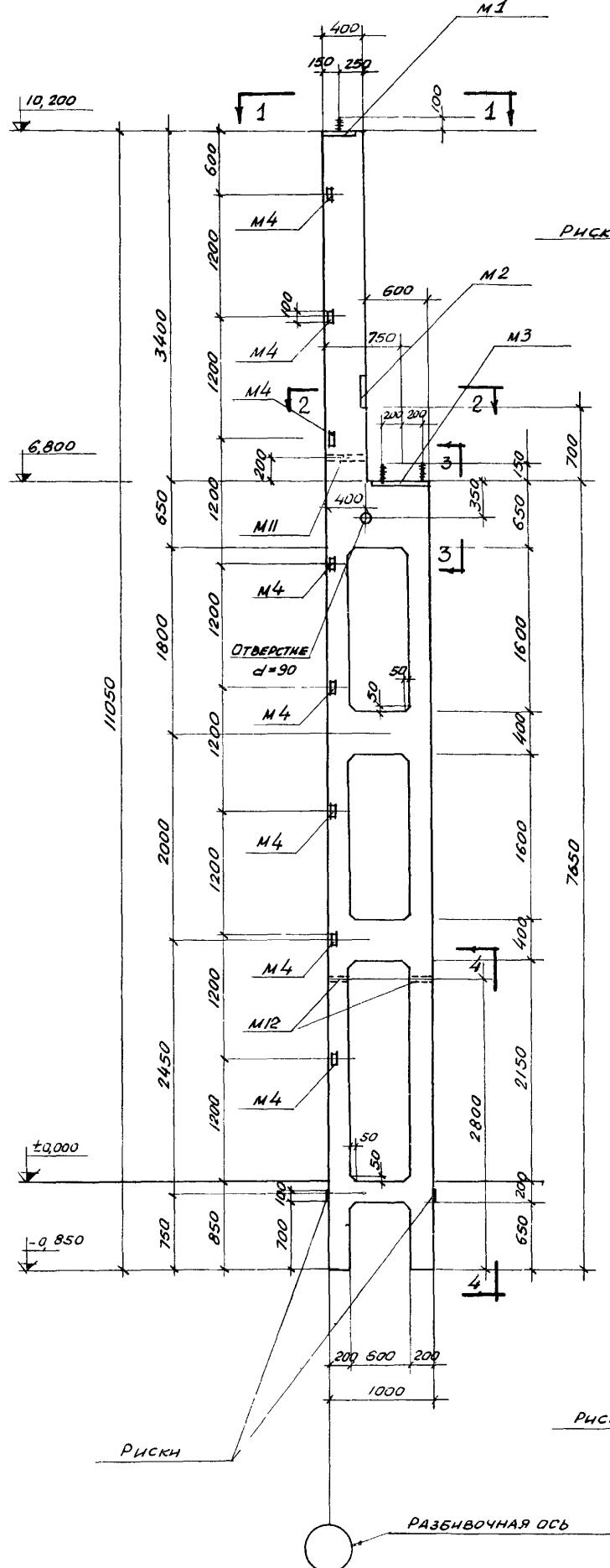
844 20

ТЕХНИКО-ЭКОНОМИЧЕСКИЕ ПОКАЗАТЕЛИ КОЛОННЫ				
ВЕО МОННЫИ КГ.	ОБЪЕМ БЕТОНА м ³	МАССА БЕТОНА	ПАСХОД СТАЛИ кг	
			ВСЕГО	НА 1 м ³ БЕТОНА
13340	5,34	400	780,0	146,0

ГД
1958г

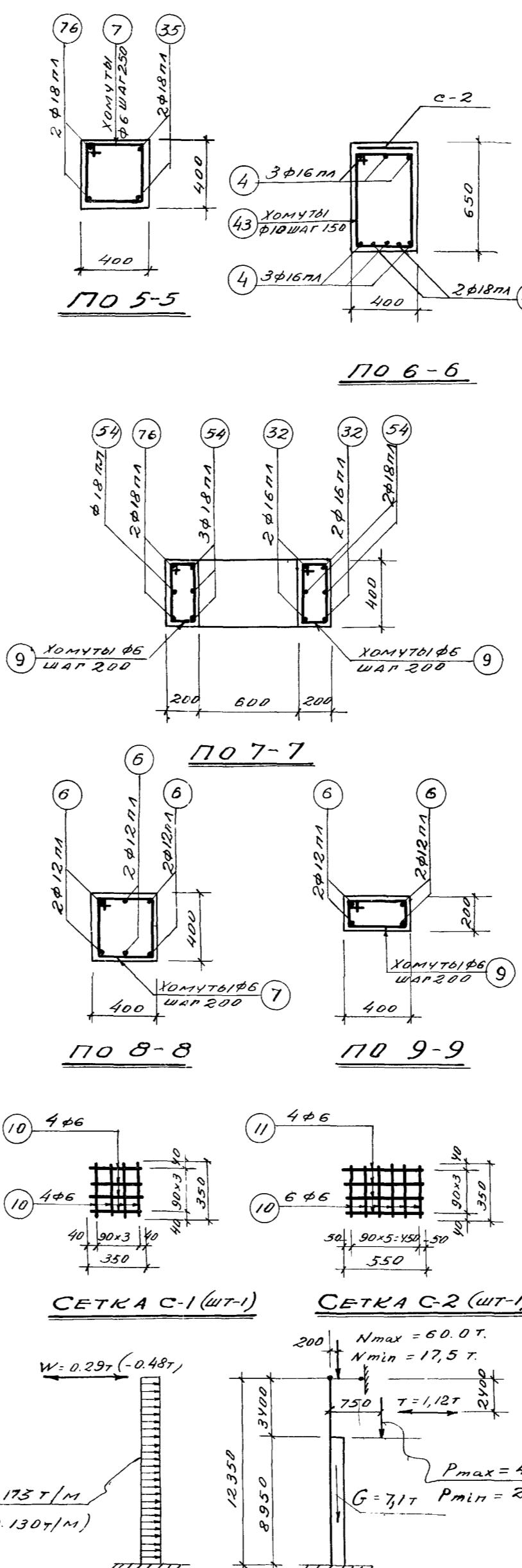
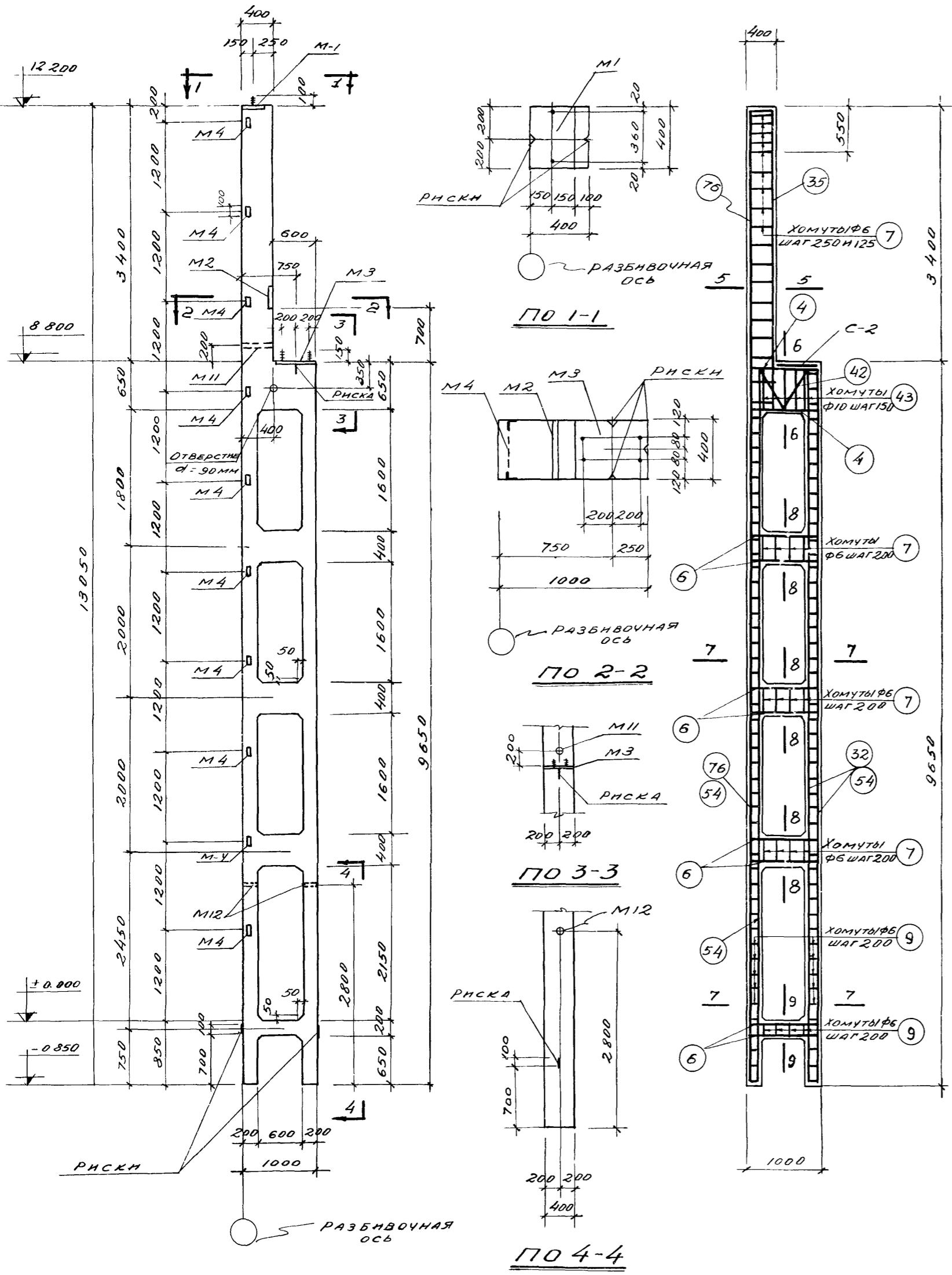
КОЛОННА КДНТ-14

КЭ-01-07
БОЛНУСК 5



СПЕЦИФИКАЦИЯ АРМАТУРЫ

№№ пос	ЭСКМЗ	ФММ ИЧИ НПО СОРТАМЕНТ	С ММ	И ШТ	НВ М.	ВЕС КГ.
4	200 950 200	16п1	1350	6	81	12.7
6	300 950 300	12п1	1550	22	34.0	30.5
7	350 425 350 425	6	1550	31	48.0	10.6
9	150 350 225	6	1150	99	113.9	25.3
10	350	6	350	14	4.9	1.1
11	550	6	550	4	2.2	0.5
32	9600	16п1	9600	4	38.4	60.7
35	1000 100	18п1	4100	2	8.2	16.4
42	160 590 315 635	18п1	1660	2	3.3	6.6
43	350 600 425	10	2050	5	10.3	6.3
54	9600	18п1	9600	6	57.6	115.2
76	13000	18п1	13000	2	26.0	52.0



ВЫБОРКА СТАЛИ НА КОЛОННУ.						
СТАЛЬ ИЗЮМОГИРОВАННАЯ ПЕРIODИЧЕСКОГО ПРОФИЛЯ МАРКИ 25Г2С ГОСТ 77314-55	СТАЛЬ ГОРЯЧЕКАТАННАЯ КРУГЛАЯ МАРКИ СТ-3 ГОСТ 380-50	СТАЛЬ ПРОКАТНАЯ ПОЛОСОВАЯ ИЛСТОВАЯ МАРКИ СТ-3	Н ПО СОРТАМЕНТУ	ФММ	ПРОФИЛЬ	ВСЕГО КГ.
12п1 16п1 18п1 ИТОГО:	6 10 20 ИТОГО: 37.5 6.3 7.8 51.6 27.6 10.0 3.9 415	ГАЗОВАЯ ТРУБА Ф2"	303.5			397.0
40.3 73.4 189.8						

ПРИМЕЧАНИЯ.

- В расчётной схеме колонны указаны расчетные нагрузки.
- Детали колонн и закладные элементы помещены на листах 25, 26, 31.
- При установке закладных элементов М1 и М12 анкеры должны быть обращены в сторону подошвы.
- Сетки С-1 и С-2 вязать совместно с закладными элементами М1 и М3.
- В случае применения стальных ферм и подкровельных балок, закладные элементы М1 и М3 заменять закладными элементами по серии КЭ-01-07 выпуск 9.

ВЫБОРКА ЗАКЛАДНЫХ ЭЛЕМЕНТОВ	
МАРКА	КОЛИЧЕСТВО
М1	1
М2	1
М3	1
М4	10
М11	1
М12	2

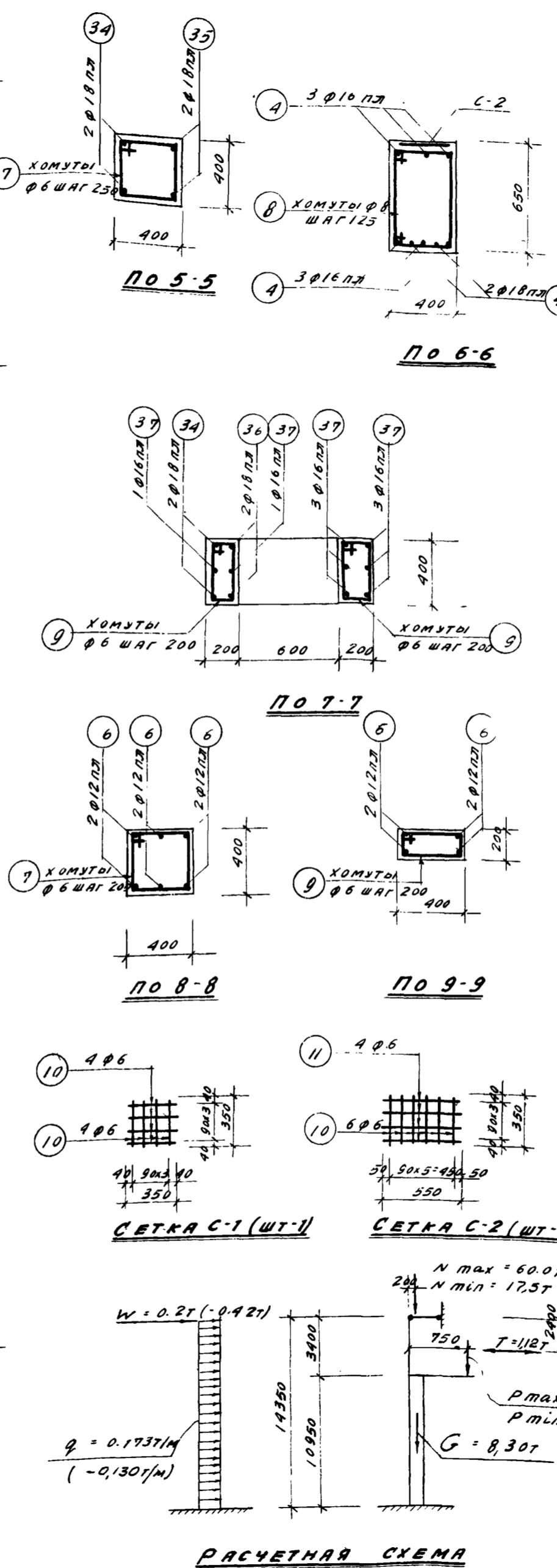
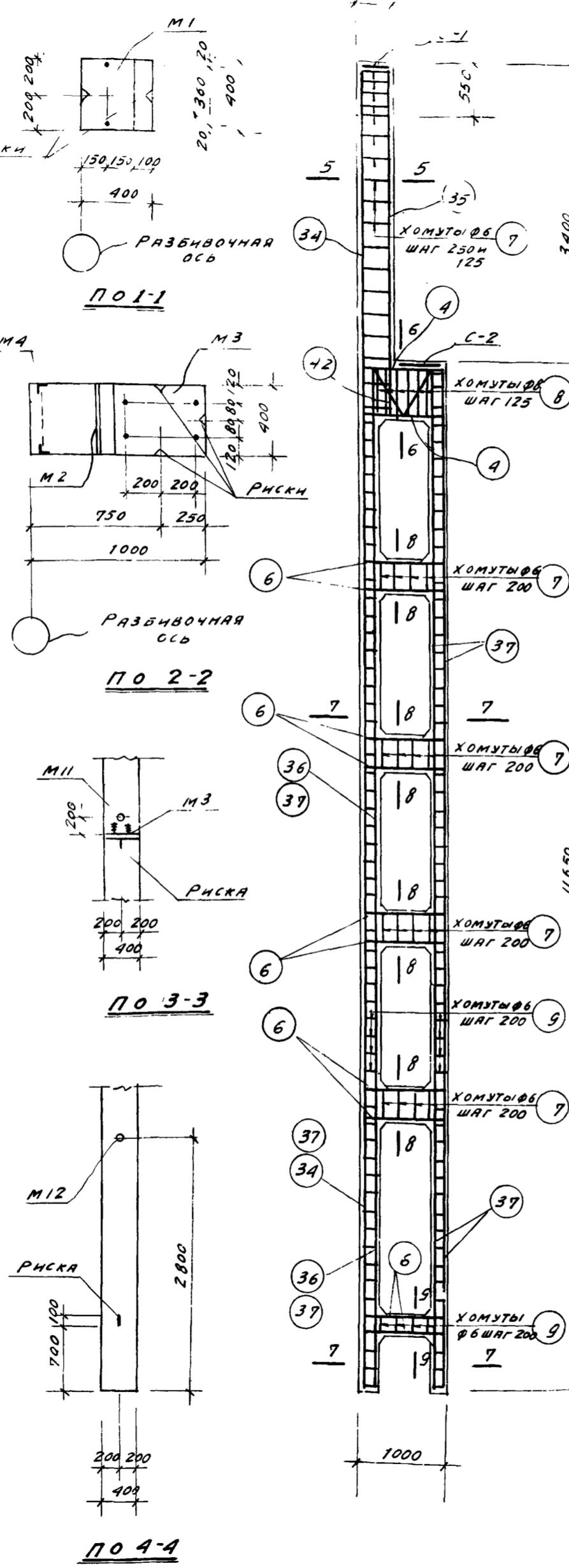
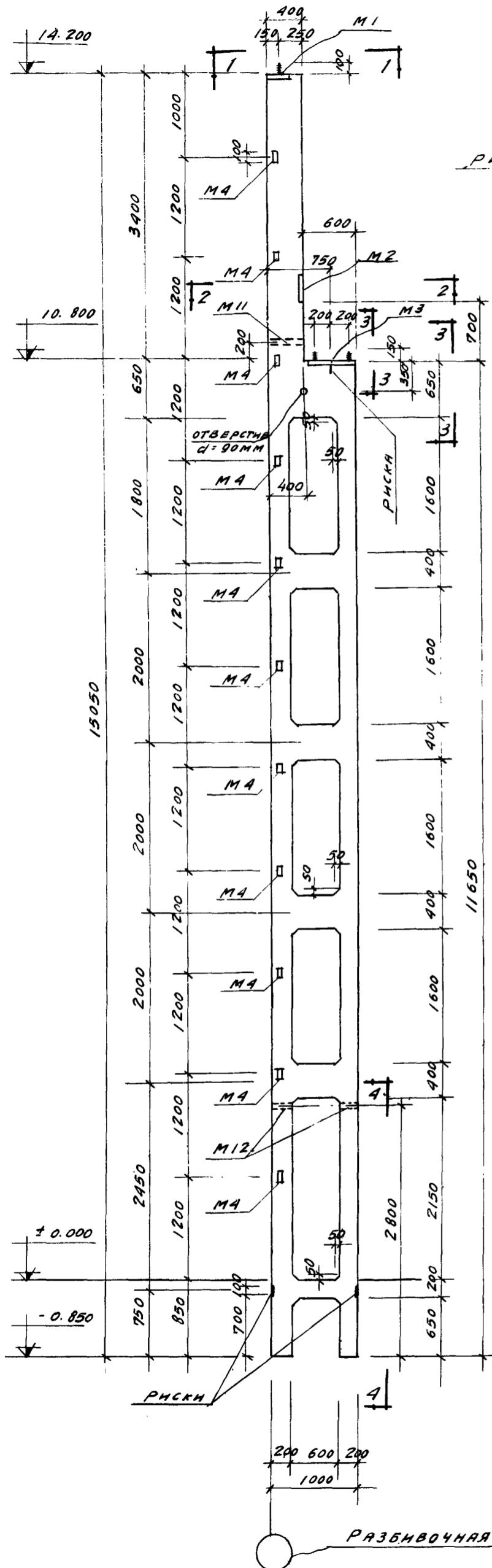
4844 22

ТЕХНИКО-ЭКОНОМИЧЕСКИЕ ПОКАЗАТЕЛИ КОЛОННЫ			
ВЕС КОЛОННЫ КГ.	ОБЪЕМ БЕТОНА М ³	МАРКА БЕТОНА	РАСХОД СТАЛИ ВСЕГО
647.0	2.59	300	397.0 153.0

ТА
1958г

КОЛОННА КДН-16

КЭ-01-07
выпуск 5
лист 16



NN ПОЗ.	ЭСКИЗ	Ф ММ ИЗМН ПО СОРТАМЕНТУ	АРМАТУРЫ			
			С ММ	Л ШТ	Ле М	ВЕС КГ
4	200 950 200	16 ПЛ	1350	6	8.1	12.8
6	300 950 300	12 ПЛ	1550	28	43.4	38.6
7	350 425 425	6	1550	35	54.3	12.0
8	350 600 425	8	2050	6	12.3	4.9
9	150 350 225	6	1150	119	136.8	30.4
10	350	6	350	14	4.9	1.1
11	550	6	550	4	2.2	0.5
34	15000	18 ПЛ	15000	2	30.0	60.0
35	4000	18 ПЛ	4100	2	8.2	16.4
36	11600	18 ПЛ	11600	2	23.2	46.4
37	11600	16 ПЛ	11600	8	92.8	146.8
42	1660	18 ПЛ	1660	2	8.3	6.6

ВЫБОРКА СТАЛИ НА КОЛОННУ									
СТАЛЬ НИЗКОЛЕГИРОВАННАЯ ПЕРИОДИЧЕСКОГО ПРОИЗВОДСТВА МАРКИ 25 ГОСТ 9314-56					СТАЛЬ ГОРЯЧЕКАПАННАЯ КРУГЛАЯ МАРКИ СТ-3 ГОСТ 380-50			СТАЛЬ ПРОКАТНАЯ ПОЛОСОВАЯ И ЛИСТОВАЯ МАРКИ СТ-3	
Н ПО СОРТАМЕНТУ					Р ММ			ПРОФИЛЬ	
12 ПЛ	16 ПЛ	18 ПЛ	ЧТОГО:	6	8	20	ЧТОГО:	Б-8МЛ63Х22	САЗОВ
48.8	159.6	129.0	337.4	94.0	4.9	7.8	56.7	276	11.0
									425
									437.0

ПРИМЕЧАНИЯ:

1. В расчетной схеме колонны указаны расчетные нагрузки.
2. Детали колонн из закладные элементы помещены на листах 25, 26, 31.
3. При установке закладных элементов М11 и М12 анкеры должны быть обращены в сторону подкладных элементами М1 и М3.
4. Сетки С-1 и С-2 взять совместно с закладными элементами М1 и М3.
5. В случае применения стальных ферм и подкрепленных базок, закладные элементы М1 и М3 заменить закладными элементами по серии КЭ-01-07 допуска 9.

ВЫБОРКА ЗАКЛАДНЫХ ЭЛЕМЕНТОВ	
МАРКА	КОЛИЧСТВО
М1	1
М2	1
М3	1
М4	11
М11	1
М12	2

ТЕХНИКО-ЭКОНОМИЧЕСКИЕ ПОКАЗАТЕЛИ КОЛОННЫ			
ВЕС КОЛОННЫ М	УВЕЛИЧЕНИЕ БЕТОНА М ³	МАРКА БЕТОНА	РАСХОД СТАЛИ НА 1 М ³ БЕТОНА
7530	3.01	300	437.0 145.0

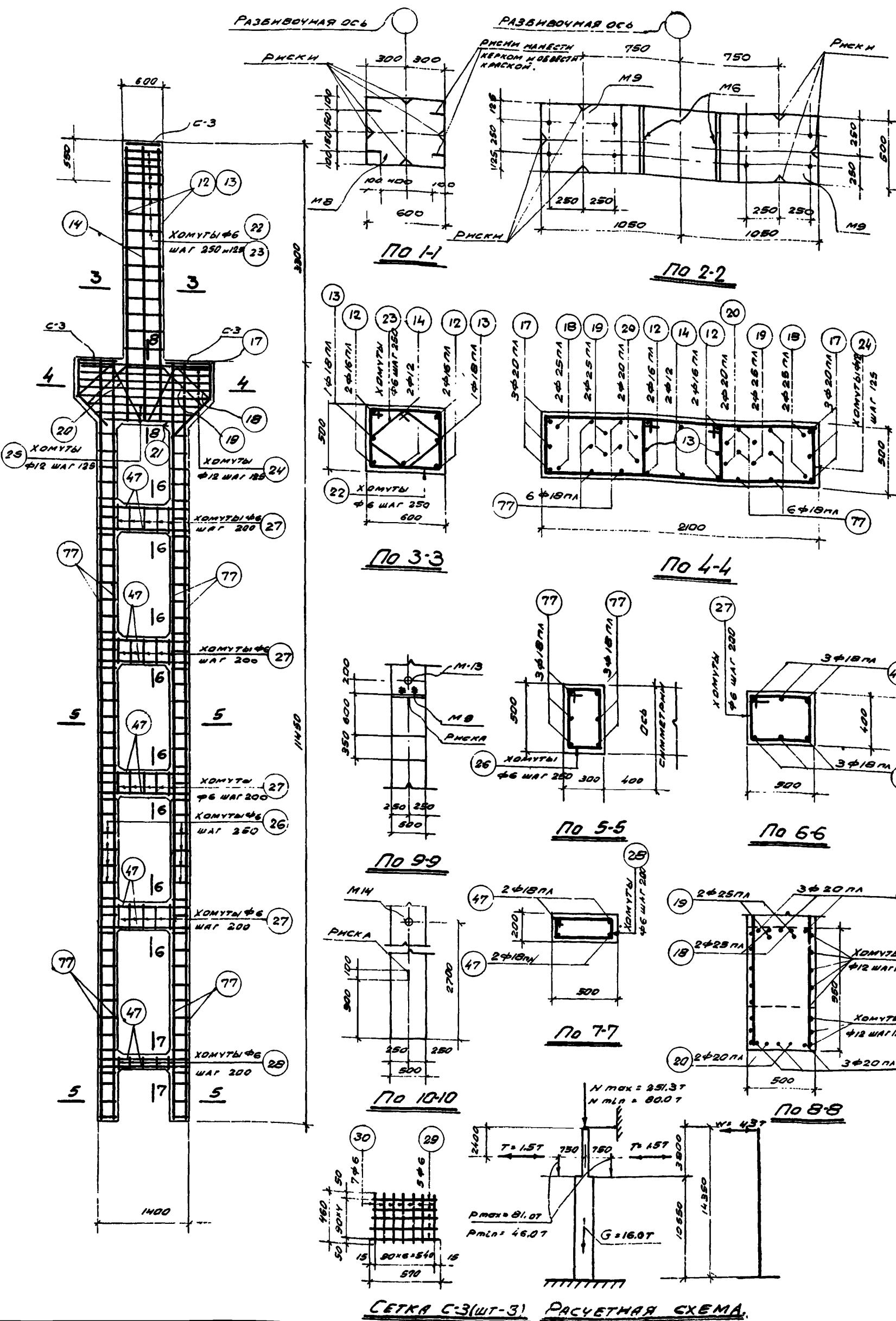
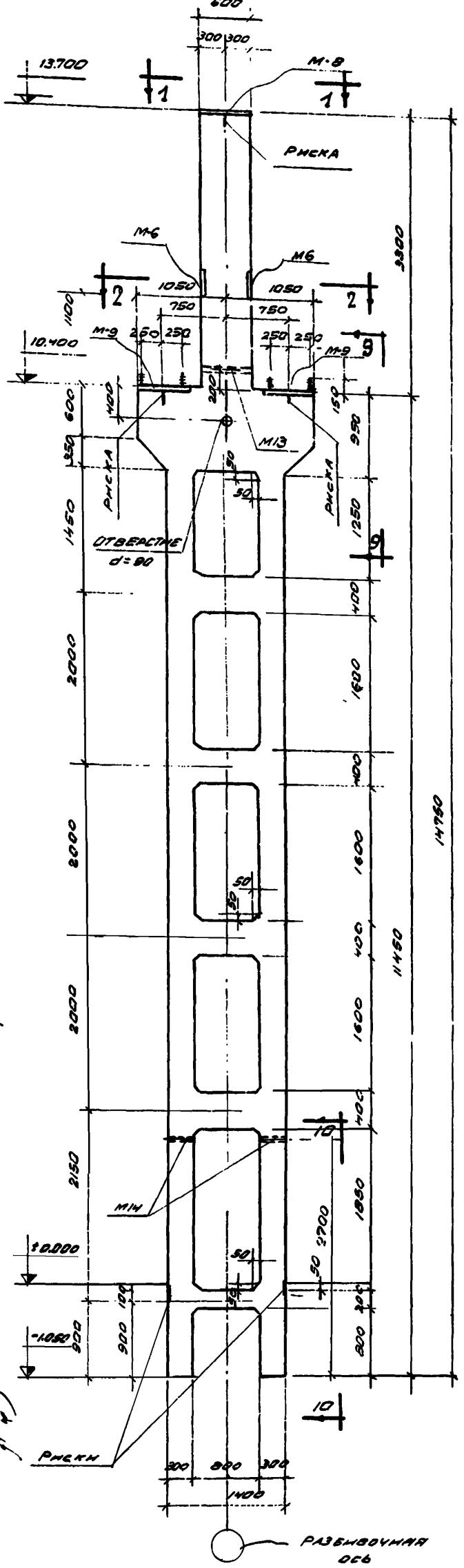
4844 23

ТА
1958г

КОЛОННА КДН 1-17

КЭ-01-07
ВЫПУСК 5
Лист 17

РАСЧЕТНАЯ СХЕМА



N №	ДЕКНЗ	Φ ММ ИЛИ ПРО СОПАМЕН.	Q ММ	n WT	nр M	BEC КР.
12	4200	16 м/м	4200	4	16.8	26.6
13	4200	18 м/м	4200	2	8.4	16.8
14	4200	12	4200	2	8.4	7.5
17	2080 	20 м/м	4150	3	12.5	30.8
18		25 м/м	3750	2	7.5	28.9
19		25 м/м	3300	2	6.6	29.5
20		20 м/м	2920	2	6.8	14.3
21		20 м/м	2850	3	7.1	17.5
22	625 450 [550] 525	6	2150	16	34.4	7.6
23		6	1570	16	25.1	5.6
24	1375 450 [1300] 625	12	3650	10	36.5	32.4
25	1925 + 1425 450 [1850 + 1350] 525	12	6250	3	12.8	11.4
26	525 250 [450] 325	6	1550	86	133.3	29.4
27	325 350 [450] 425	6	1750	20	35.0	7.8
28	525 150 [450] 225	6	1550	5	6.8	1.6
29	570	6	570	15	8.5	1.9
30	460	6	460	21	9.7	2.2
47	1850 450 [450]	18 м/м	2250	28	63.0	126.0
77	1400	18 м/м	11400	12	136.8	273.6

Вільборка стала на колонну

ПРИМЕЧАНИЯ:

1. В РАСЧЕТНОЙ СХЕМЕ КОЛОННЫ УКАЗАНЫ РАСЧЕТНЫЕ НАГРУЗКИ.

2. ДЕТАЛИ КОЛОНН И ЗАКЛАДНЫЕ ЭЛЕМЕНТЫ ПОМЕЩЕНЫ НА ЛИСТАХ 25, 26.31.

3. ПРИ УСТАНОВКЕ ЗАКЛАДНЫХ ЭЛЕМЕНТОВ М19 И М1ЧАНКЕРЫ ДОЛЖНЫ БЫТЬ ОБРАЩЕНЫ В СТОРОНУ ПОДЛОМА.

4. СЕТКИ С-3 ВЗЯТЬ СОВМЕСТНО С ЗАКЛАДНЫМИ ЭЛЕМЕНТАМИ М8 И М9

5. В СЛУЧАЕ ПРИМЕНЕНИЯ СТАЛДНЫХ ФЕРМ И ПОДКРАНОВЫХ БАЛОК, ЗАКЛАДНЫЕ ЭЛЕМЕНТЫ М8 И М9 ЗАМЕНИТЬ ЗАКЛАДНЫМИ ЭЛЕМЕНТАМИ ПО СЕРИИ КЭ-01-07 ВЫПУСК 9

МАРКА	КОЛИЧЕСТВО
M6	2
M8	1
M9	2
M13	1
M14	2

ТЕХНИКО-ЭКОНОМИЧЕСКИЕ ПОКАЗАТЕЛИ КОЛОМНЫ				
ВЕС КОЛОМНЫ КГ.	ОБЪЕМ БЕТОНА М ³	МАРКА БЕТОНА	РАСХОД СТАЛЯ КГ.	
			ВСЕГО	НА 1М ³ БЕТОНА
14530	5.81	400	770.0	132.0

Спецификация арматуры.

NN НОЗ.	ЭСКИЗ	Ф.М.М. ИЛИ НУМ СОРТАМЕНТУ	В ММ.	П ШТ.	ЕП М.	ВЕС КГ.
7	425 350 350 425	6	1550	29	45.0	10.0
9	425 150 350 225	6	1150	79	90.9	20.2
10	350	6	350	14	4.9	1.1
11	550	6	550	4	2.2	0.5
41	200 950 200	18 пл.	1350	6	8.1	16.2
43	675 350 600 425	10	2050	6	12.3	7.6
44	4400 100	18 пл.	4500	2	9.0	18.0
72	7600	18 пл.	7600	6	45.6	91.2
75	950 450 450	16 пл.	1850	12	22.2	35.0
77	11400	18 пл.	11400	2	22.8	45.6
78	3400 200	20 пл.	3600	2	7.2	17.8
79	160 670 160 590 3315	22 пл.	1660	2	3.3	9.8
80	5500	16 пл.	5500	4	22.0	34.8

ВЫБОРКА СТАЛИ НА КОЛОННУ

СТАЛБ НИЗКОЛЕГИРОВАННАЯ ПЕРИОДИЧЕСКОГО ПРОФИЛЯ МАРКИ 4 25Г 2С ГОСТ 7314-55	СТАЛБ ГОРЯЧЕКАТАННАЯ КРУГЛАЯ МАРКИ СТ - 3 ГОСТ 380 -50	СТАЛБ ПРОКАТНАЯ ПОЛОСОВАЯ И ЛИСТОВАЯ МАРКИ СТ - 3	
Н ПО СОРТАМЕНТУ	Ф ММ.	ПРОФИЛЬ	
12пл. 16пл. 18пл. 20пл. 22пл. Итого	6 10 20 Итого:	8- 80ММ 163,5 ГАЗОВ. ТРУБА Ф2"	Итого: Всего кг.
9.0 69.8 110.6 17.8 9.8 277,0	31.8 7.6 7.8 47.2	27.6 8.0 3.9 39.5	364.0

ПРИМЕЧАНИЯ:

1. В РАСЧЕТНОЙ СХЕМЕ КОЛОННЫ УКАЗАНЫ РАСЧЕТНЫЕ НАГРУЗКИ
 2. ДЕТАЛИ КОЛОНН И ЗАКЛАДНЫЕ ЭЛЕМЕНТЫ ПОМЕЩЕНЫ
НА ЛИСТАХ 25, 26, 31.
 3. ПРИ УСТАНОВКЕ ЗАКЛАДНЫХ ЭЛЕМЕНТОВ М1И И М2 АНКЕРЫ
ДОЛЖНЫ БЫТЬ ОБРАЩЕНЫ В СТОРОНУ ПОДДОНА.
 4. СЕТКИ С-1 И С-2 ВЯЗАТЬ СОВМЕСТНО С ЗАКЛАДНЫМИ
ЭЛЕМЕНТАМИ М1 И М3.
 5. В СЛУЧАЕ ПРИМЕНЕНИЯ СТАЛЬНЫХ ФЕРМ И ПОДКРА-
НОВЫХ БАЛОК, ЗАКЛАДНЫЕ ЭЛЕМЕНТЫ М1 И М3
ЗАМЕНИТЬ ЗАКЛАДНЫМИ ЭЛЕМЕНТАМИ ПО
СЕРИИ К-Э-01-П7 ВЫПУСК 9.

ВЫБОРКА ЗАКЛАДНЫХ ЭЛЕМЕНТОВ.	
МАРКА	КОЛИЧЕСТ- ВО
М1	1
М2	1
М3	1
М4	8
М11	1
М12	2

ТЕХНИКО-ЭКОНОМИЧЕСКИЕ ПОКАЗАТЕЛИ КОМПЛЕКСНОГО УПРАВЛЕНИЯ

ВЕС ДОЛОННЫ МГ.	ДЕБЁМ БЕТОНА М³	МАРКА БЕТОНА	РАСХОД СТАЛИ КГ	
			ВСЕГО	НА 1 М³ БЕТОНО
5590	2.24	300	364.0	162.0

4844 25

Technical drawing showing a vertical structure with various dimensions and views:

- Vertical Dimensions:**
 - Top: 10.600
 - Second level: 6.800
 - Third level: 14.500
 - Fourth level: 10.000
 - Fifth level: -0.850
- Horizontal Dimensions:**
 - Bottom: 200, 600, 200, 1000
 - Middle sections: 200, 200, 200, 1000
 - Top sections: 400, 150, 150, 100, 400, 200, 200, 100
- Labels:**
 - Sections: M1, M2, M3, M4
 - Views: РИСКИ (views), РАЗБИВОЧНАЯ ОСБ (surveying point)
 - Other: ОТВЕРСТИЕ d = 90
- Views:**
 - ПО 1-1:** Top view showing a rectangular opening with dimensions 200, 200, 1000.
 - ПО 2-2:** Middle section view showing a rectangular opening with dimensions 200, 200, 1000.
 - ПО 3-3:** Middle section view showing a rectangular opening with dimensions 200, 200, 1000.
 - ПО 4-4:** Bottom section view showing a rectangular opening with dimensions 200, 200, 1000.

ПО 1-1

Риски (Dimensions: 360, 400, 200, 200, 400, 150, 150, 100, 400)

РАЗБИВОЧНАЯ ОСЬ

M1

ПО 2-2

Риски (Dimensions: 400, 200, 200, 750, 250, 1000)

РАЗБИВОЧНАЯ ОСЬ

M2, M3

ПО 3-3

Риска (Dimensions: 200, 200, 400)

M3

M11

Риска (Dimensions: 200, 200, 400)

М1

М2

М3

М11

ПО 1-1

Риски

РАЗБИВОЧНАЯ ОСЬ

ПО 1-1

ПО 2-2

Риски

РАЗБИВОЧНАЯ ОСЬ

ПО 2-2

ПО 3-3

Риска

ПО 3-3

M11

Риска

M11

C-1

400

77

44

250

1025

ХОМУТЫ ф6 ШАГ 250 н 7 5 125

5

78

44 78

41

6

C-2

ХОМУТЫ ф10 ШАГ 125 43

16

79

72

7

77

75 18

41

7

80

18

ХОМУТЫ ф6 ШАГ 200 7

9

ХОМУТЫ ф6 ШАГ 200 9

77

80

9

72

80

9

75 18

10

72

80

9

ХОМУТЫ ф6 ШАГ 200 9

9

1000

5525

2800

400

700

200, 200

400

№ 7-7

№ 8-8

№ 9-9

№ 10-10

9 Хомуты ф6 шаг 200

10 4x6

11 4x6

12 6x6

10 4x6

10 4x6

12 6x6

СЕТКА С-1 (УТ.-1) СЕТКА С-2 (УТ.1)

The diagram illustrates a vertical magnetostatic field configuration. On the left, a vertical column of rectangles represents a core or magnetic material. A horizontal arrow at the top indicates a magnetic field vector labeled $H = 0.35T$ ($-0.5T$). Below the core, a horizontal line with diagonal hatching at the bottom represents the ground plane. On the right, a vertical air gap is shown with a width of 750 . The air gap is subjected to a magnetic field variation B with a maximum value of $B_{max} = 72.1T$ and a minimum value of $B_{min} = 35.2T$. The total height of the air gap is indicated as $G = 6.2T$. The total height of the structure is 200 , and the total width is 2500 .

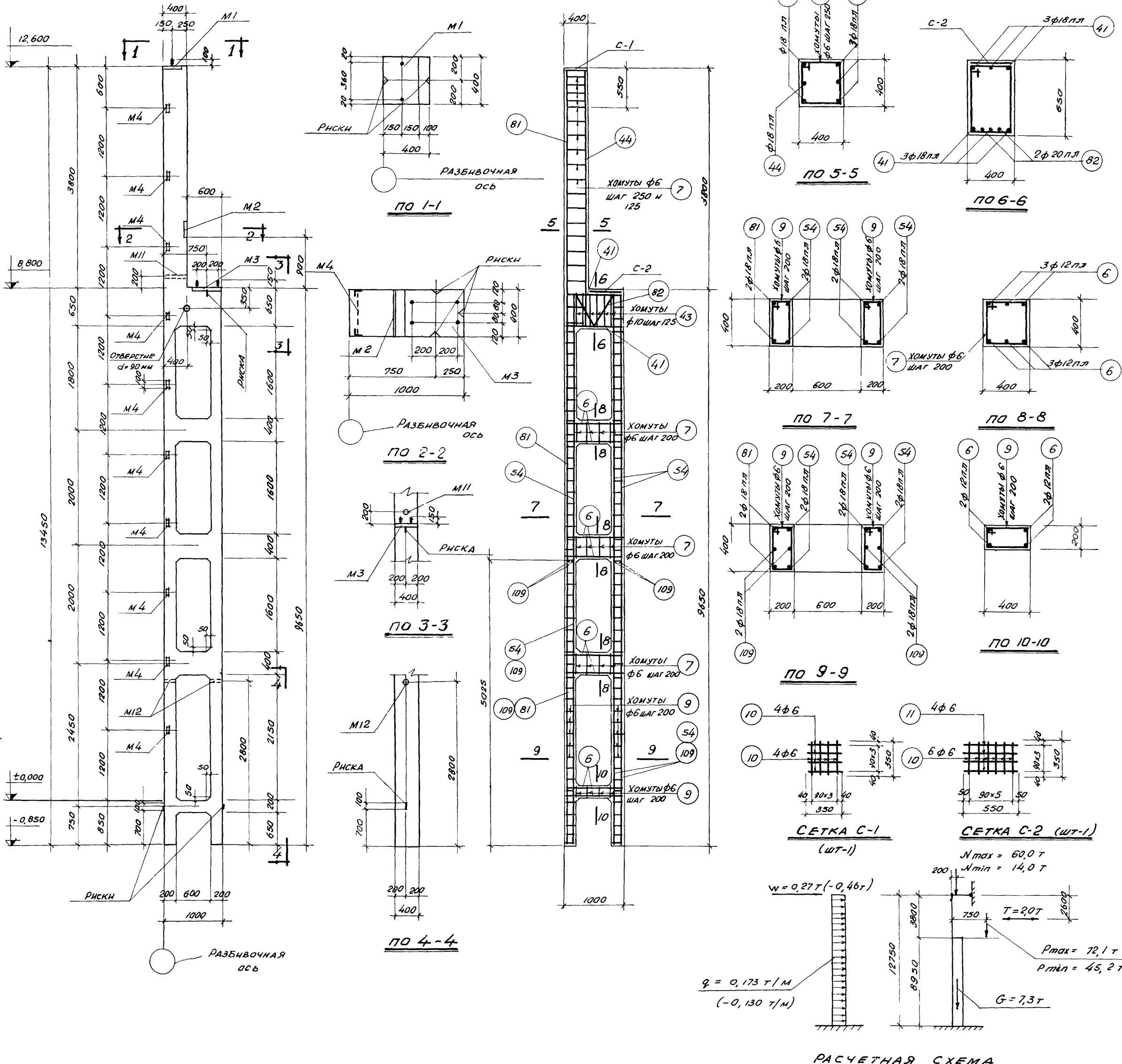
РАСЧЕТНАЯ СХЕМА

TA
1958r

К о лонна КДНІ -19.

КЭ-01-07
выпуск 5

СПЕЦИФИКАЦИЯ АРМАТУРЫ



№№	ЭСКИЗ	Ф ММ ИЛИ И ПО СОРТАМЕНТУ	€ MM	П ШТ	€п М	ВЕС КГ
103.	6 300 950 300	12 п.п	1550	22	34,1	30,3
7	350 425 350 425	6	1550	33	51,2	11,4
9	150 425 350 225	6	1150	99	113,9	25,3
10	350	6	350	14	4,9	1,1
11	550	6	550	4	2,2	0,5
41	200 950 200	18 п.п	1350	6	8,1	16,2
43	350 675 600 425	10	2050	6	12,3	7,6
44	4400 100	18 п.п	4500	4	18,0	36,0
54	9600	18 п.п	9600	6	57,6	115,2
81	13400	18 п.п	13400	2	26,8	53,6
82	160 620 160 590	20 п.п	1660	2	3,3	8,2
109	5000	18 п.п	5000	4	20,0	40,0

B6152254 *STAZH* *H1* *K9705448*

СТАЛЬ НИЗКОЛЕГИРОВАННАЯ ПЕРИОДИЧЕСКОГО ПРОФИЛЯ МАРКИ 25Г2С - ГОСТ 7314-55	СТАЛЬ ГОРЯЧЕКАТАННАЯ КРУГЛАЯ МАРКИ СТ-3 ГОСТ 380-50	СТАЛЬ ПРОКАТНАЯ ПОЛОСОВАЯ ЧИСТОВАЯ МАРКИ СТ-3	
<i>N</i> по сортаменту	φ мм	Профиль	
12пл 401	18пл 261,0	20пл 8,2	Чтого: 309,3
Чтого: 38,3	6 76	10 78	Чтого: 53,7
Чтого: 27,5	20 53,7	Чтого: 10,0	Чтого: 3,9
Чтого: 41,5	Чтого: 405,0		
			Всего кг

ПРИМЕЧАНИЯ:

1. В РАСЧЕТНОЙ СХЕМЕ КОЛОННЫ УКАЗАНЫ РАСЧЕТНЫЕ НАГРУЗКИ.
 2. ДЕТАЛИ КОЛОНН И ЗАКЛАДНЫЕ ЭЛЕМЕНТЫ ПОМЕЩЕНЫ НА ЛИСТАХ 25, 26, 31.
 3. ПРИ УСТАНОВКЕ ЗАКЛАДНЫХ ЭЛЕМЕНТОВ М11 И М12 АНКЕРЫ ДОЛЖНЫ БЫТЬ ОБРАЩЕНЫ В СТОРОНУ ПОДДОНА.
 4. СЕТКИ С-1 И С-2 ВЯЗАТЬ СОВМЕСТНО С ЗАКЛАДНЫМИ ЭЛЕМЕНТАМИ М1 И М3.
 5. В СЛУЧАЕ ПРИМЕНЕНИЯ СТАЛЬНЫХ ФЕРМ И ПОДКРНОВЫХ БАЛОК, ЗАКЛАДНЫЕ ЭЛЕМЕНТЫ М1 И М3 ЗАМЕНИТЬ ЗАКЛАДНЫМИ ЭЛЕМЕНТАМИ ПО СЕРИИ К2-01/02 ВЫСУШЕНЫ.

ВЫБОРКА ЗАКЛАДНЫХ ЭЛЕМЕНТОВ	
МАРКА	КОЛИЧЕСТВО
M1	1
M2	1
M3	1
M4	10
M11	1
M12	2

Translating the 1990s: The Politics of Culture in France and the United States

ТЕХНИКО-ЭКОНОМИЧЕСКИЕ ПОКАЗАТЕЛИ КОЛОННЫ				
ВЕС КОЛОННЫ КГ	ОБЪЕМ БЕТОНА М ³	МАРКА БЕТОНА	РАСХОД СТАЛИ КГ	
			ВСЕГО	НА/М ³ БЕТОНА
6630	2,65	300	405,0	153,0

958r

КОЛОННА КДНГ-20

КЭ-01-07
выпуск 5

Спецификация арматуры

НН поз	Эскиз	Ф ММ нан н по сортамен ту	2 мм	п шт	с. м	вес кг
6	300	300	12 п.п.	1550	28	43.4
10	350	350	6	350	5	1.8
11	550	550	6	550	5	2.8
30	460	460	6	460	10	4.6
36	11800	11800	18 п.п.	11800	2	23.2
37	11600	11600	18 п.п.	11600	4	46.4
38	15400	15400	18 п.п.	15400	2	30.8
40	4400	4400	16 п.п.	4400	2	8.8
41	200	200	18 п.п.	1350	6	8.1
42	150 150 150	150 150 150	18 п.п.	1560	2	3.3
44	4400	4400	18 п.п.	4500	2	9.0
83	6200	6200	18 п.п.	6200	4	24.8
84	350 450 425	350 450 425	6	1750	37	54.8
85	450 600 525	450 600 525	10	2250	6	13.5
86	150 385 450 285	150 385 450 285	6	1350	119	150.7

Выборка стали на колонну

Н по сортаменту	Сталь низколегированная пермандевского профилья марки 25Г2С ГОСТ 7314-95			Сталь горячекатанная круглая марки Ст.3 ГОСТ 380-50			Сталь прокатная полосовая и эластичная марки Ст.3						
	ф ММ	12 п.п.	16 п.п.	18 п.п.	Итого:	6	10	20	Итого:	8-8ММ 63.5	120	3.9	50.6
49.2	87.3	198.0	334.5	52.1	8.3	8.0	68.4	34.7	12.0	3.9	50.6	454.0	Всего

Примечания

- В расчетной схеме колонны указаны расчетные нагрузки.
 - Детали колонн и закладные элементы помещены на листах 28, 26, 31.
 - При установке закладных элементов минимум анкеров должны быть обращены в сторону поддона.
 - Сетки С-4 и С-5 взяты совместно с закладными элементами М5 и М7.
 - В случае применения стальных ферм и подкрановых балок, закладные элементы М5 и М7 заменить закладными элементами по серии К9-01-07 выпуск 9.
- | Выборка закладных элементов | |
|-----------------------------|----------|
| Марка | Код - 80 |
| М4 ^а | 12 |
| М5 | 1 |
| М6 | 1 |
| М7 | 1 |
| М11 | 1 |
| М15 | 2 |

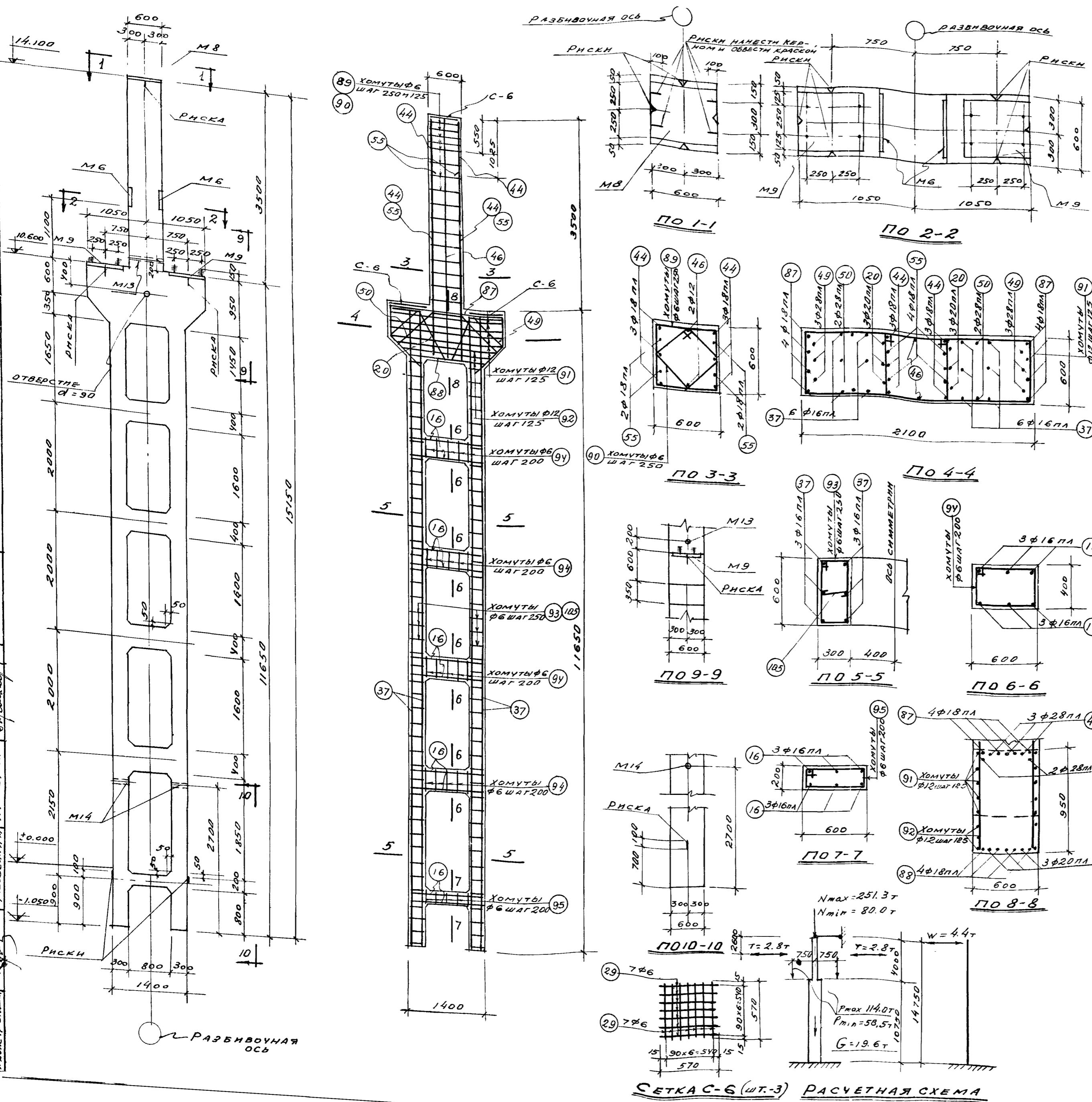
Технико-экономические показатели колонны.				
вес колонны кг	объем бетона м ³	марка бетона	расход стальной всего	на 1 м ³ бетона
9500	3,84	300	454.0	118.0

4844 27

КОЛОННА КДН-1-21			K9-01-07
Лист			Выпуск
			21

Расчетная схема

ТА
1958г



NN №3	ЭСКИЗ	ФММ ИАИ Н ПО СОРТАМЕНТ	ℓ ММ	n ШТ	ℓн М	ВЕС КГ.
16	450 1350 950 + 450 450	16п1	2250	30	67.5	106.5
20	960 960 840	20п1	2920	3	8.8	21.7
29	570	6	570	42	23.9	5.3
37	11600	16п1	11600	12	139.2	220.0
44	4400	18п1	4400	6	26.4	52.8
46	550 4400	12	4400	2	8.8	7.8
49	110 950 550 630 450 630	28п1	3750	3	11.3	54.8
50	450 630 350 900 500 900	28п1	3300	2	6.6	31.9
55	3400 350	18п1	3400	4	13.6	27.2
87	550 3050 550 350 500 350	18п1	4150	4	16.6	33.2
88	500 1350 500 350	18п1	2350	4	9.4	18.8
89	625 550 625 350	6	2350	17	39.8	88
90	275 275 390 390	6	1710	17	29.1	6.5
91	550 1375 1300 625 275	12	3850	10	38.5	34.3
92	1925 1425 550 1850 1350 625	12	ℓcp 4450	3	13.4	11.9
93	625 250 550 325	6	1750	88	1540	34.2
94	625 350 550 425	6	1950	20	39.0	8.6
95	625 150 550 225	6	1550	5	7.8	1.7
105	C 250	6	400	88	35.2	7.8

ВЫБОРКА СТАЛН НА КОЛОННУ

49	СТАЛЬ НИЗКОЛЕГИРОВАННАЯ ПЕРМОДИЧЕСКОГО ПРОФИЛЯ МАРКИ 25Г2С ГОСТ 7314-55	СТАЛЬ ГОРЯЧЕКАТАННАЯ КРУГЛАЯ МАРКИ СТ-3 ГОСТ 380-50	СТАЛЬ ПРОКАТНАЯ ПОЛОСОВАЯ ИЛИСТОВАЯ МАРКИ СТ-3.	
	ЧПО СОРТАМЕНТУ	Ф ММ	ПРОФИЛЯ	
	12ПЛ 16ПЛ 18ПЛ 20ПЛ 28ПЛ Итого:	6 12 20 Итого:	— $\delta=8\text{мм.}$ ГАЗОВАЯ ТРУБА Ф2"	Итого: Всего кг.
	9.1 326.5 132.0 21.7 86,7 576.0	72,9 54.0 12.0 138.9 75.2	5.9	81.1 796,0

ПРИМЕЧАНИЯ:

1. В расчетной схеме колонны указаны расчетные нагрузки

2. Детали колонн из закладные элементы помечены на листах 25, 26, 31.

3. При установке закладных элементов м13 и м14 анкеры должны быть обращены в сторону поддона.

4. Сетки с-б вязать совместно с закладными элементами м8 и м9.

5. В случае применения стальных ферм и подкрановых балок, закладные элементы м8 и м9 заменить закладными элементами по серии КЭ-01-07 выпуск 9

ИБОРКА ЗАКЛАД- ИХ ЭЛЕМЕНТОВ	
АРКА	КОЛИЧЕСТВО
16	2
18	1
19	2
13	1
14	2

ТЕХНИКО-ЭКОНОМИЧЕСКИЕ ПОКАЗАТЕЛИ

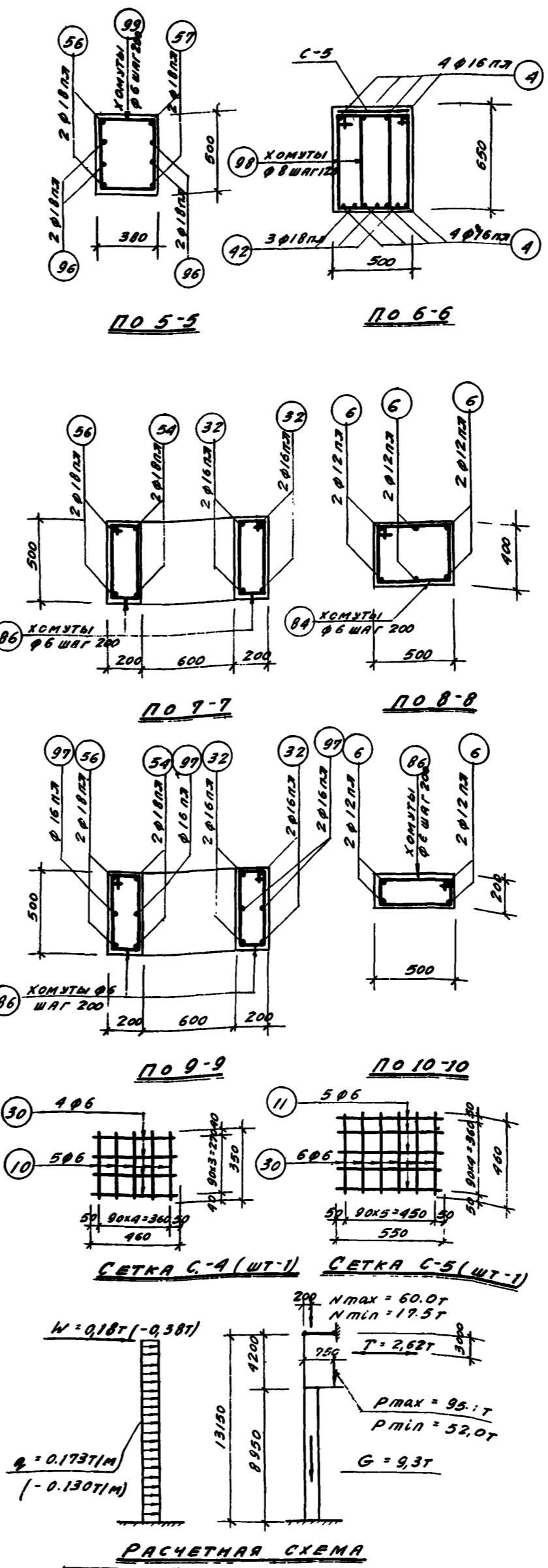
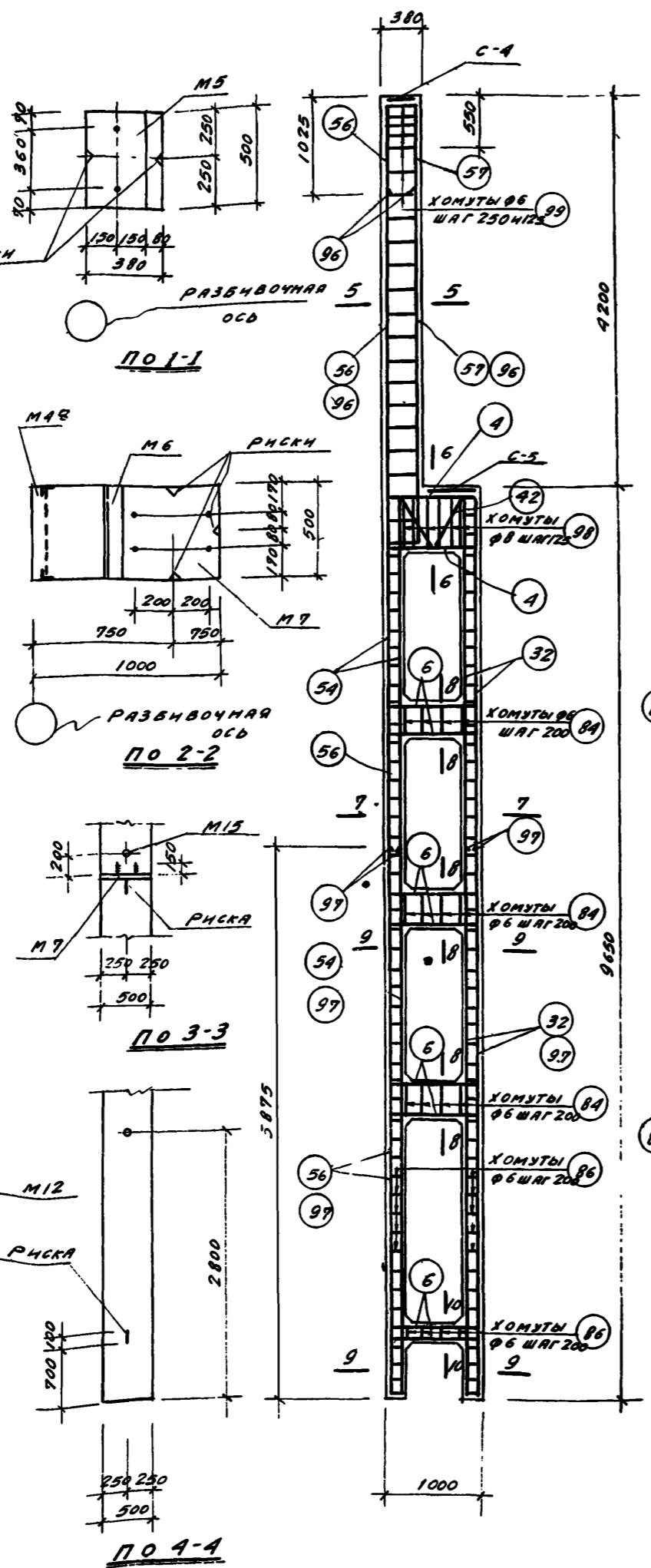
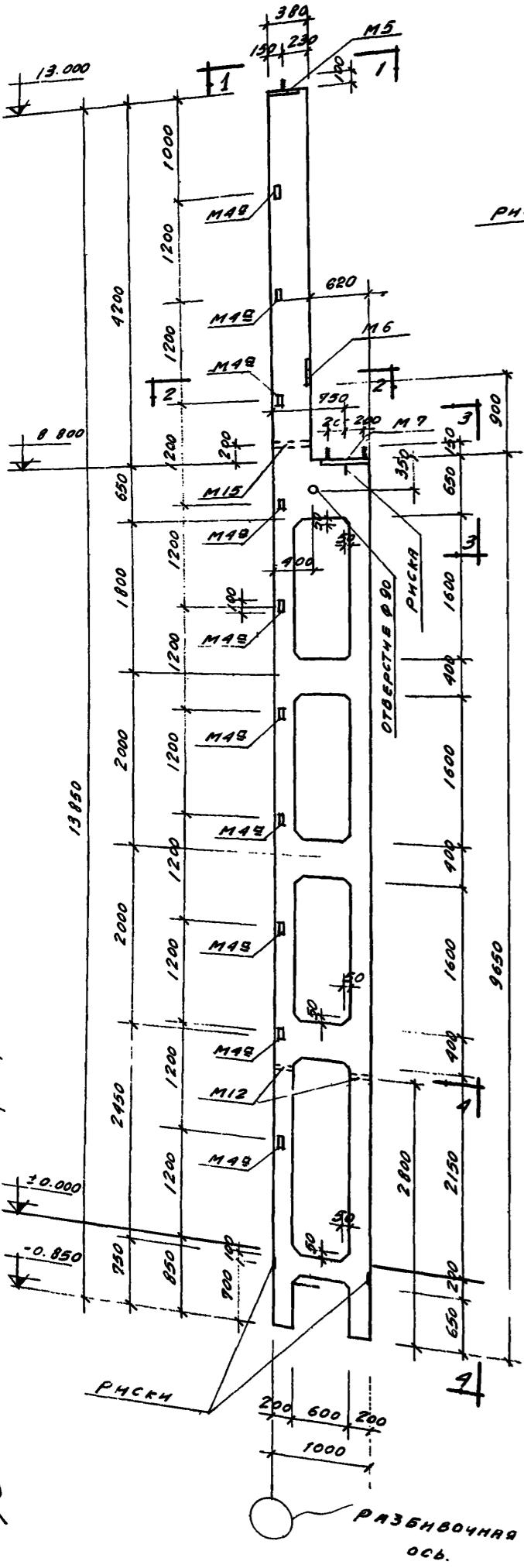
ТЕХНИКО-ЭКОНОМИЧЕСКИЕ ПОКАЗАТЕЛИ КОЛОННЫ				
ВЕС КОЛОННЫ КГ	ОБЪЕМ БЕТОНА М ³	МАРКА БЕТОНА	РАСХОД СТАНКИ ВСЕГО	НА 1М ³ .БЕТОНА
17800	7 12	400	796,0	112,0

4844 28

КОЛОННА КДНІ-22

КЭ-01-07
ВЫПУСК 5

Г.Л. Констру. № 00008.3
Планетарное
Министерство строительства и архитектуры
Министерство финансов СССР
Государственный инженерный институт
Г.Л. Констру. № 00008.3
Планетарное
Министерство строительства и архитектуры
Министерство финансов СССР
Государственный инженерный институт



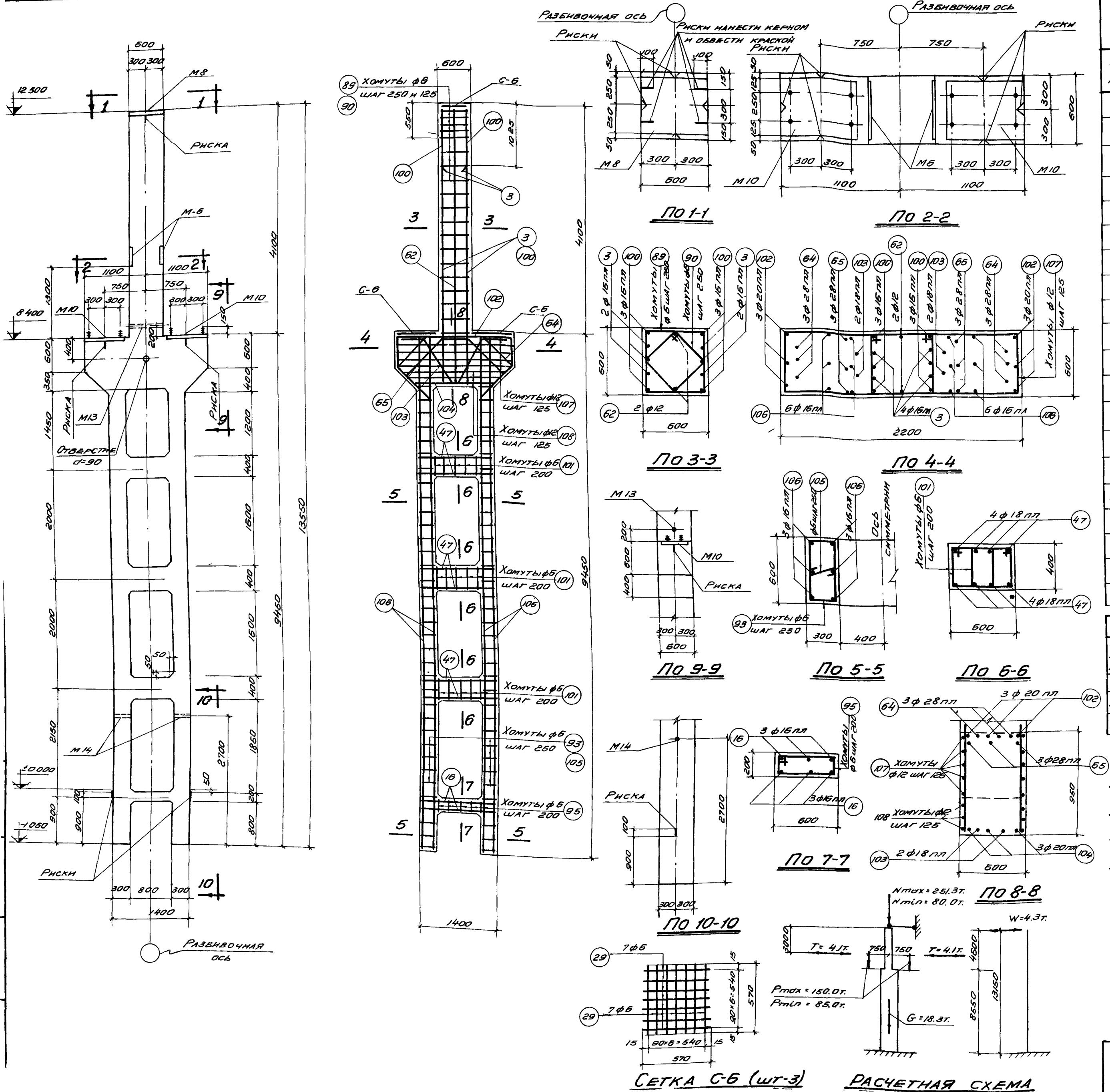
НН поз.	ЭСКИЗ	Ф ММ и типы по сортаменту	АРМАТУРОЙ		
			с мм	шт	вес кг
4	200 950	16 п.л.	1350	8	10.8
6	300 950	12 п.л.	1550	22	34.1
10	350	6	350	5	0.9
11	550	6	550	5	2.8
30	960	6	960	10	4.6
32	9600	16 п.л.	9600	4	38.4
42	160 170 160	18 п.л.	1660	3	5.0
59	9600	18 п.л.	9600	2	19.2
56	13800	18 п.л.	13800	2	27.6
57	4800	18 п.л.	4900	2	9.8
84	350 450 425	6	1750	12	21.0
86	150 450 225	6	1350	99	133.9
96	3800 100	18 п.л.	3900	2	7.8
97	5850	16 п.л.	5850	4	23.4
98	300 600 375	8	1950	12	23.4
99	330 450 405	6	1710	22	37.6

ВЫБОРКА СТАЛИ НА КОЛОННУ					
СТАЛЬ НИЗКОДЕГИНЕРАЦИОННАЯ ПЕРМОДИЧЕСКОГО ПРОФИЛЯ МАРКИ 25Г2С ГОСТ 93/4-55	СТАЛЬ ГОРЯЧЕГАТАННАЯ КРУГЛАЯ МАРКИ СТ-3 ГОСТ 380-50	СТАЛЬ ПРОКАТНАЯ ПОЛОСОВАЯ И ЭНСТОВАЯ МАРКИ СТ-3	Н ПО СОРТАМЕНТУ	Ф ММ	ПРОФИЛЬ
12 п.л.	16 п.л.	18 п.л.	ИТОГО:	6	8
40.1	114.7	138.0	292.8	44.8	9.3
				8.0	62.1
				62.1	34.7
				10.0	3.9
				3.9	48.6
				48.6	404.0
				ВСЕГО КГ	

- ПРИМЕЧАНИЯ:**
1. В расчетной схеме колонны указаны расчетные нагрузки.
 2. Детали колонн и закладные элементы помещены на листах 25, 26, 31.
 3. При установке закладных элементов М12 и М15 анкеры должны быть обращены в сторону подвода.
 4. Сетки С-4 и С-5 взяты совместно с закладными элементами М5 и М7.
 5. В случае применения стальных ферм и подкладочных балок, закладные элементы М5 и М7 заменить закладными элементами по схеме КЭ-01-07 выпуск 9.

ВЫБОРКА ЗАКЛАДНЫХ ЭЛЕМЕНТОВ	
МАРКА	КОЛИЧ-ВО
М12	10
М5	1
М6	1
М9	1
М12	2
М15	1

ТЕХНИКО-ЭКОНОМИЧЕСКИЕ ПОКАЗАТЕЛИ КОЛОНН			
ВЕС КОЛОНИИ КГ	ОБЪЕМ БЕТОНА М ³	МАРКА БЕТОНА	РАСХОД СТАЛИ/КГ
8380	3,35	300	404.0
			1210



СПЕЦИФИКАЦИЯ АРМАТУРЫ

НН пос.	ЭСКИЗ	Ф ММ. ЧЛН Н ПО СОРТА- МЕНТУ	В мм	П шт.	ПЕ м	ВЕС кг
3	4000	16пл	4000	4	16.0	25.3
16	450 1350 450	16пл	2250	6	13.5	21.3
29	570	6	570	42	23.9	5.3
47	450 1350 450	18пл	2250	24	54.0	108.0
62	550 5000	12	5000	2	10.0	8.9
64	450 630 450	28пл	3850	3	11.6	56.0
65	625 390 390	28пл	3500	3	10.5	50.8
89	550 550 625	6	2350	19	44.7	9.9
90	625 320	6	1710	19	32.5	7.2
93	625 320	6	1750	70	122.5	27.2
95	150 550 225	6	1550	5	7.8	1.7
100	5000	16пл	5000	6	30.0	42.4
101	350 370 425	6	1590	30	47.7	10.6
102	480 530 530	20пл	4350	3	13.1	32.3
103	500 100 840	18пл	3020	2	6.0	12.0
104	550 1450 390	20пл	2550	3	7.7	18.3
105	8400	6	400	70	28.0	6.2
106	1425 1350 625	16пл	9400	12	113.0	177.0
107	550 1350 625	12	3950	10	39.5	35.2
108	2025+1325 550 1350 625	12	8CP 4650	8	13.9	12.4

ВЫБОРКА СТАЛИ НА КОЛОННУ

Сталь низколегированная периодического профиля марки 25Г2С ГОСТ 7314-55	Сталь горячекатанная круглая СТ-3 ГОСТ 380-50	Сталь прокатная полосовая и листовая СТ-3 ГОСТ 380-50	Всего
Н по сортаменту	Ф ММ.	Профиль	кг
12пл 16пл 18пл 20пл 28пл Итого	6 12 20 Итого:	$\delta = 8\text{мм}$ АЗОВСКАЯ ТРУБА $\varnothing 2"$ Итого:	
9.1 2720 120.6 50.6 106.8 558.9 68.1	56.5 12.8 137.4	81.6 5.9 87.5	783.0

ПРИМЕЧАНИЯ:

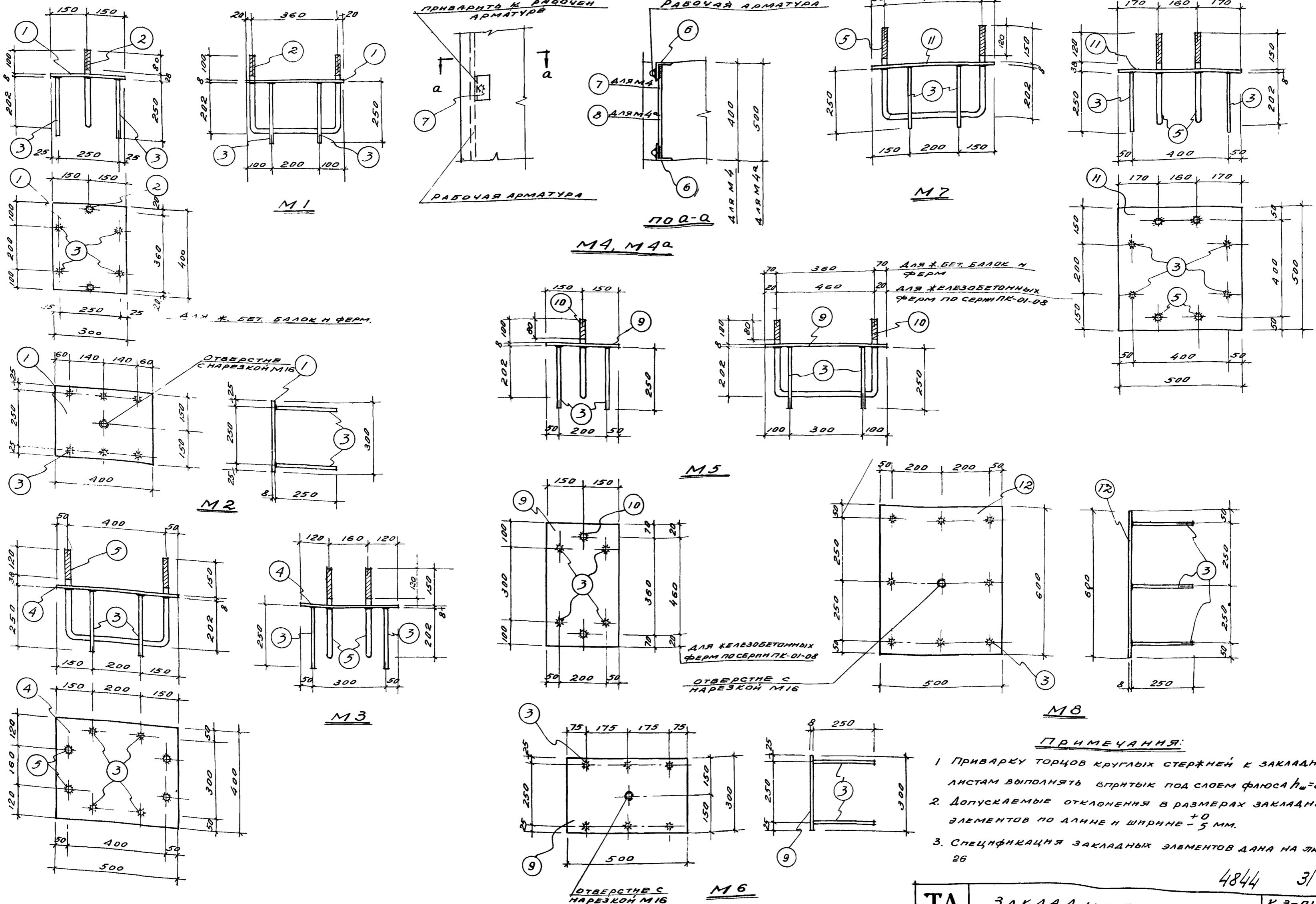
1. В расчетной схеме колонны указаны расчетные нагрузки.
2. Детали колонн и закладные элементы помечены на листах 25, 26, 31.
3. При установке закладных элементов м6 м14 анкеры должны быть обращены в сторону подошвы.
4. Сетки С-6 вязать совместно с закладными элементами М8 и М10.
5. В случае применения стальных ферм и подкровельных блоков закладные элементы М8 и М10 заменить закладными элементами по серии КЭ-01-07 выпуск-9

ВЫБОРКА ЗАКЛАДНЫХ ЭЛЕМЕНТОВ	МАРКА	КОЛИЧЕСТВО
M6	2	
M8	1	
M10	2	
M13	1	
M14	2	

4844 30

ТЕХНИКО-ЭКОНОМИЧЕСКИЕ ПОКАЗАТЕЛИ КОЛОННЫ			
Вес колонны кг	Объем бетона м ³	Марка бетона	расход стальной стали кг
Всего	наим ³ бетона		
16010	6.40	400	783.0 123.0

НАЧОДКАЕМ	Ильин	АЛЕКСЕЙ	КОНСТРУКТОР	Погодов	ЛУЗНЕЧКОВ
ГЛ. КОНСТР. ОТД.	Ильин	АРНИШЕНКИ	ПРОВЕРОЧНИК	Чисто	Чисто



ПРИМЕЧАНИЯ:

1. Приварку торцов круглых стержней к закладным листам выполнять впритык под слоем флюса $h_w = 8\text{мм}$.
 2. Допускаемые отклонения в размерах закладных элементов по длине и ширине $+0 -5\text{ мм}$.
 3. Спецификация закладных элементов дана на листе 26

144
2, M3.

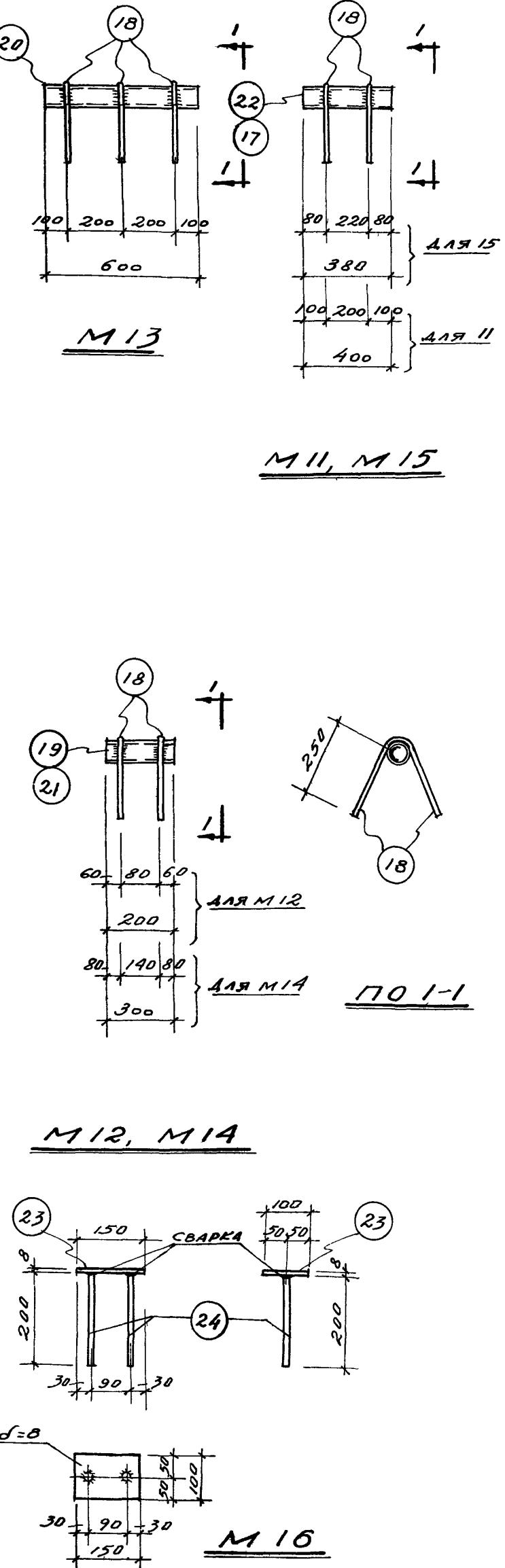
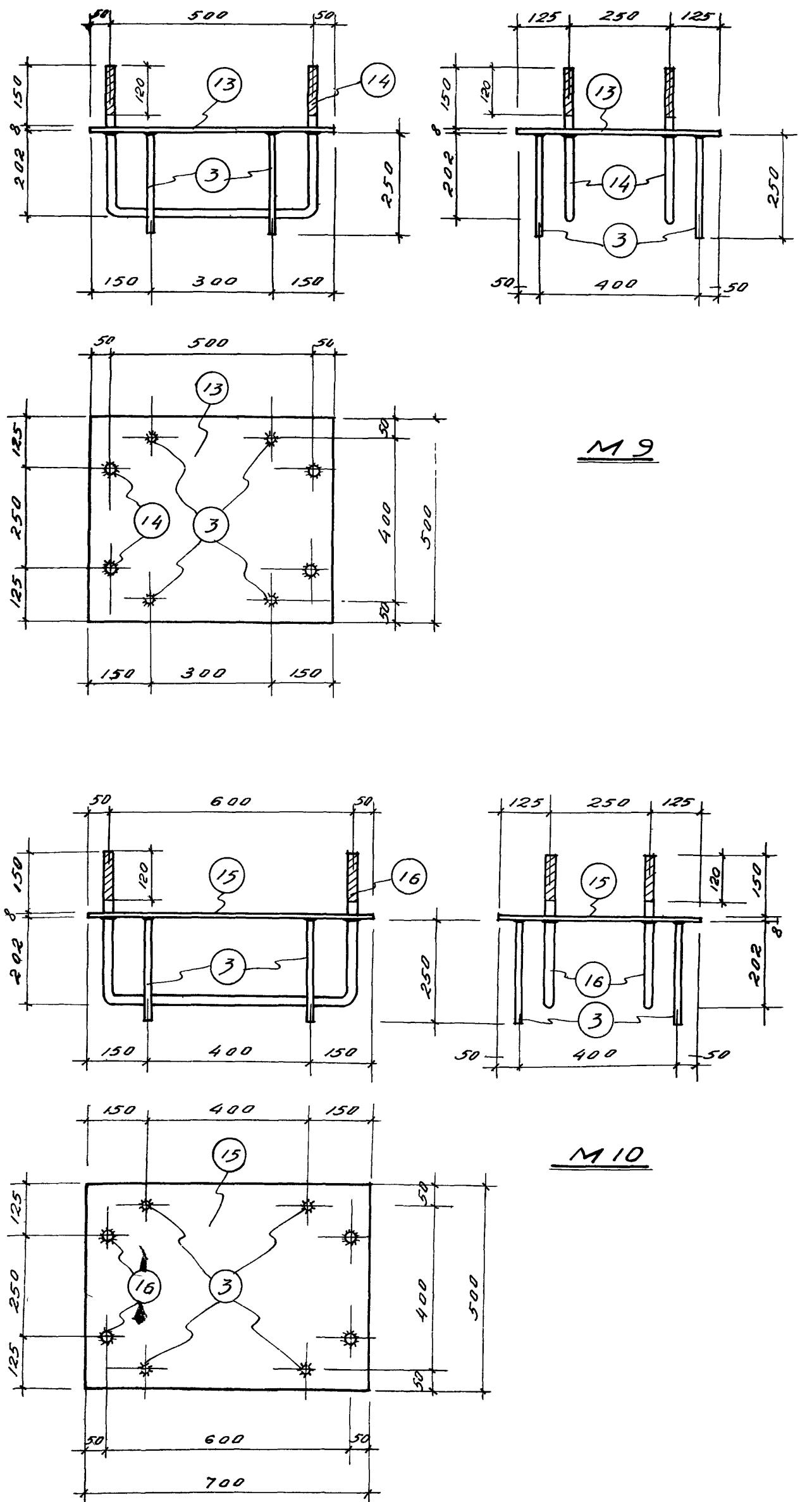
ЗАКЛАДНЫЕ ЭЛЕМЕНТЫ M₁, M₂, M₃, M₄, M₅, M₆, M₇, M₈

КЭ-01-07
Выпуск 5

4844 31

3/

Спецификация на закладные элементы							30
Марка	НН поз	Профиль	длина	кол-во	вес в кг.		ПРИМЕЧАНИЕ
					шт.	всех	марки
1	1	-300x8	400	1	7.5	7.5	СТ-3
2	2	φ20	960	1	2.4	2.4	СТ-3
3	3	φ12 ПЛ	250	4	0.2	0.8	25Г26
1	1	-300x8	400	1	7.5	7.5	СТ-3
3	3	φ12 ПЛ	250	6	0.2	1.2	25Г26
4	4	-500x8	400	1	12.6	12.6	СТ-3
5	5	φ20	1100	2	27	54	СТ-3
3	3	φ12 ПЛ	250	4	0.2	0.8	25Г26
6	6	L63x5	100	2	0.5	1.0	ГОСТ 8509-57
7	7	φ12 ПЛ	390	1	0.4	0.4	1.4
6	6	L63x5	100	2	0.5	1.0	
8	8	φ12 ПЛ	490	1	0.40	0.40	1.40
9	9	-300x8	500	1	9.6	9.6	
10	10	φ20	1060	1	2.6	2.6	13.0
3	3	φ12 ПЛ	250	4	0.2	0.8	
9	9	-300x8	500	1	9.4	9.4	
3	3	φ12 ПЛ	250	6	0.2	1.2	10.6
11	11	-500x8	500	1	15.7	15.7	
5	5	φ20	1100	2	2.7	5.4	21.9
3	3	φ12 ПЛ	250	4	0.2	0.8	
12	12	-500x8	600	1	18.8	18.8	
3	3	φ12 ПЛ	250	8	0.2	1.6	20.4
13	13	-500x8	600	1	18.8	18.8	
14	14	φ20	1200	2	3.0	6.0	25.6
3	3	φ12 ПЛ	250	4	0.2	0.8	
15	15	-500x8	700	1	22.0	22.0	
16	16	φ20	1300	2	3.2	6.4	29.2
3	3	φ12 ПЛ	250	4	0.2	0.8	
17	17	ГАЗ ТРУБА φ2"	400	1	1.9	1.9	
18	18	φ12 ПЛ	600	2	0.5	1.0	2.9
19	19	ГАЗ ТРУБА φ2"	200	1	1.0	1.0	
18	18	φ12 ПЛ	600	2	0.5	1.0	2.0
20	20	ГАЗ ТРУБА φ2"	600	1	2.9	2.9	
18	18	φ12 ПЛ	600	3	0.5	1.5	4.4
21	21	ГАЗ ТРУБА φ2"	300	1	1.5	1.5	
18	18	φ12 ПЛ	600	2	0.5	1.0	2.5
22	22	ГАЗ ТРУБА φ2"	380	1	1.9	1.9	
18	18	φ12 ПЛ	600	2	0.5	1.0	2.9
23	23	-100x8	150	1	0.90	0.9	
24	24	φ12 ПЛ	200	2	0.25	0.50	1.4
Для торцевых колонн по средним рядам							



ПРИМЕЧАНИЯ:

- ЗАКЛАДНЫЕ ЭЛЕМЕНТЫ М1-М8 РАЗРАБОТАНЫ НА ЛИСТЕ 25.
- ПРИВАРКУ ТОРЦОВ КРУГЛЫХ СТЕРЖНЕЙ К ЗАКЛАДНЫМ ЛИСТАМ ВЫПОЛНЯТЬ ВПРИЯТИК ПОД СЛОЕМ ФЛЮСА $h_f = 8$ мм.
- ДОПУСКАЕМЫЕ ОТКЛЮЧЕНИЯ В РАЗМЕРАХ ЗАКЛАДНЫХ ЭЛЕМЕНТОВ ПО ДЛИНЕ И ШИРИНЕ ± 5 мм.
- В СЛУЧАЕ ПРИМЕНЕНИЯ СТАЛЬНЫХ ФЕРМ И ПОДКРАНОВЫХ БАЛОК ЗАКЛАДНЫЕ ЭЛЕМЕНТЫ М1, М3, М5, М7, М8, М9, М10 ЗАМЕНЯЮТСЯ ЗАКЛАДНЫМИ ЭЛЕМЕНТАМИ ПО СЕРИИ КЭ-01-07 ВЫПУСК 9 4844 З2

ТА 1958г.	ЗАКЛАДНЫЕ ЭЛЕМЕНТЫ М9-М16 СПЕЦИФИКАЦИЯ	КЭ-01-07 ВЫПУСК 5
		ЛИСТ 26

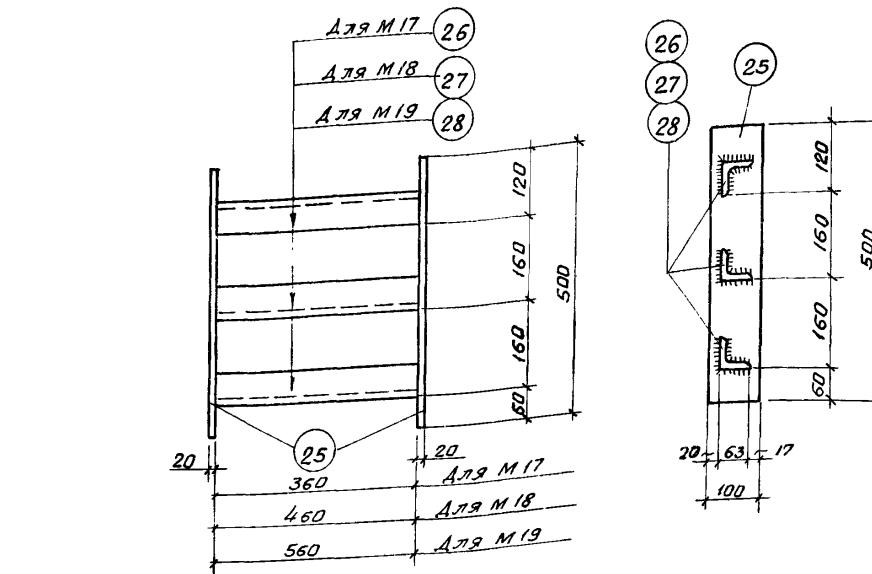
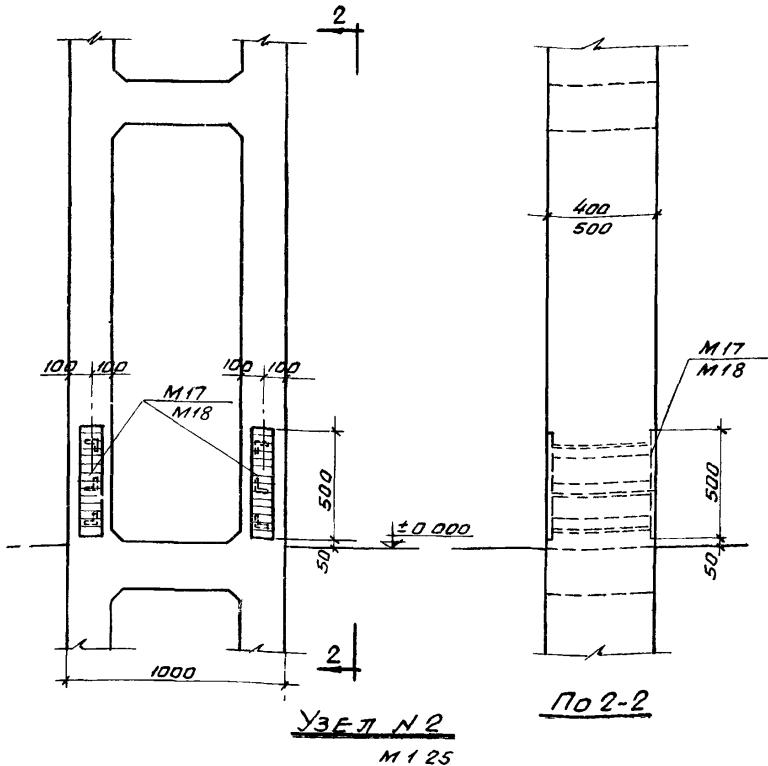
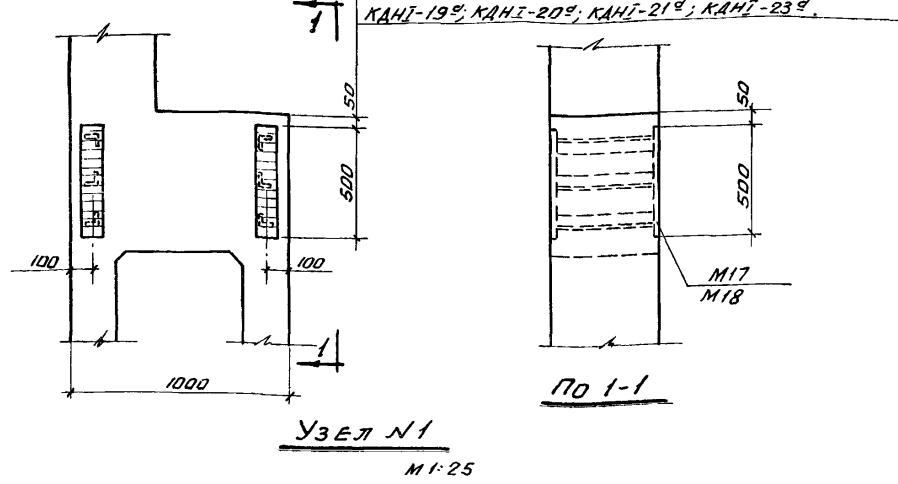
КАНІ-1^о; КАНІ-3^о; КАНІ-5^о; КАНІ-7^о; КАНІ-9^о;
КАНІ-11^о; КАНІ-13^о; КАНІ-15^о; КАНІ-16^о; КАНІ-17^о;
КАНІ-19^о; КАНІ-20^о; КАНІ-21^о; КАНІ-23^о. КА
КА
КД

КАНІ-29; КАНІ-49; КАНІ-69; КАНІ-89;
КАНІ-109; КАНІ-129; КАНІ-149; КАНІ-189;
КАНІ-229; КАНІ-249.

ДОПОЛНИТЕЛЬНЫЕ ЗАКЛАДНЫЕ ЭЛЕМЕНТЫ М17; М18; М19
для крепления вертикальных связей.

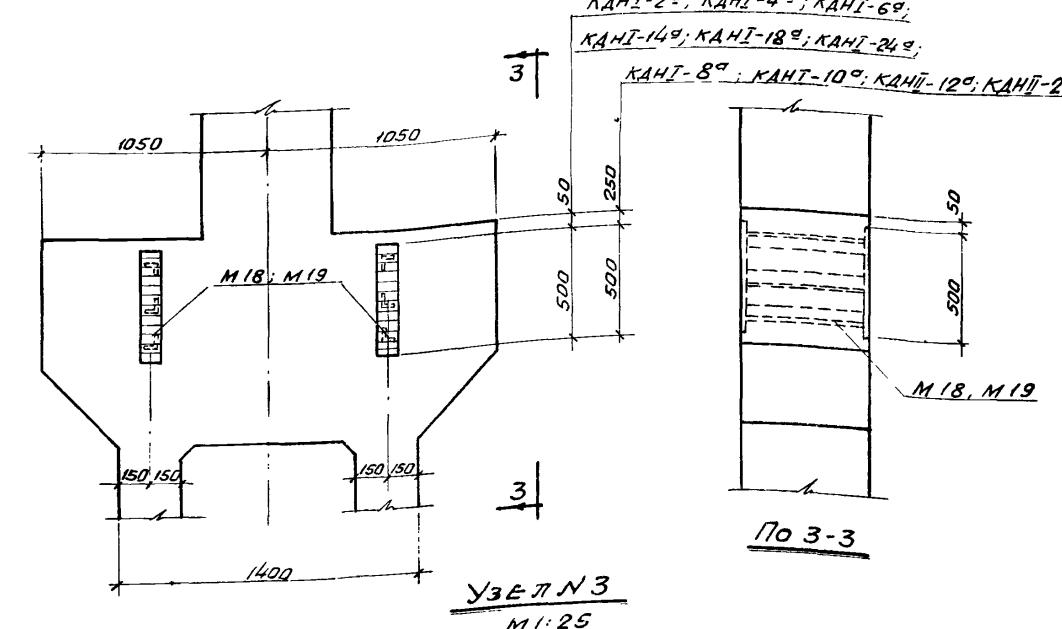
ДЛЯ КРЕПЛЕНИЯ ВЕРТИКАЛЬНЫХ СВЯЗЕЙ

КАНІ-19; КАНІ-39; КАНІ-59; КАНІ-79; КАНІ-99;
КАНІ-119; КАНІ-139; КАНІ-159; КАНІ-169; КАНІ-179;
КАНІ-199; КАНІ-209; КАНІ-219; КАНІ-239.



M17, M18, M19.
M1:10

КАНІ-2^а; КАНІ-4^а; КАНІ-6^а;
КАНІ-14^а; КАНІ-18^а; КАНІ-24^а.



No 3-3

Спецификация на закладные элементы								
Марка	Н/н поз.	Профиль	Длина	Кол-во	Вес в кг			Примечания
					шт.	всех	марки	
M17	25	-100x20	500	2	7.9	15.8	22.1	ГОСТ 8509-57
	26	L 63x6	360	3	2.1	6.3		
M18	25	-100x20	500	2	7.9	15.8	23.6	ГОСТ 8509-57
	27	L 63x6	460	3	2.6	7.8		
M19	25	-100x20	500	2	7.9	15.8	25.4	ГОСТ 8509-57
	28	L 63x6	560	3	3.2	9.6		

ЗАКЛАДНЫЕ ЭЛЕМЕНТЫ

ЗАКЛАДНЫЕ ЭЛЕМЕНТЫ		
МАРКА КОЛОННЫ	МАРКА ЗАКЛАДНЫХ ЭЛЕМЕНТОВ	КОЛ-ВО МАРОК НА 1 КОЛОННУ
КДНГ-19; КДНГ-39; КДНГ-59; КДНГ-79; КДНГ-99; КАНГ-119; КДНГ-139; КАНГ-159; КАНГ-169; КАНГ-179; КАНГ-199; КАНГ-209.	M17	4
КАНГ-29; КАНГ-49; КАНГ-69; КАНГ-89; КАНГ-109; КАНГ-129; КДНГ-149; КАНГ-189; КАНГ-219; КАНГ-239.	M18	4
КДНГ-229; КДНГ-249.	M19	4

ПРИМЕЧАНИЯ:

1. НА ДАННОМ ЛИСТЕ ПОМЕЩЕНЫ ДОПОЛНИТЕЛЬНЫЕ ЗАКЛАДНЫЕ ЭЛЕМЕНТЫ М17; М18 И М19 ДЛЯ КРЕПЛЕНИЯ К КОЛОНИИ ВЕРТИКАЛЬНЫХ СВЯЗЕЙ, УСТАНАВЛИВАЕМЫХ В СВЯЗЕВЫХ ПАНЕЛЯХ КРАЙНИХ И СРЕДНИХ РЯДОВ.
ЭТИ КОЛОНИИ ИМЕЮТ ДОПОЛНИТЕЛЬНЫЙ ИНДЕКС "0" НАПРИМЕР КАНГ-1⁰.
 2. СВАРНЫЕ ШВЫ ПРИНЯТЬ $H=8$ ММ.
СВАРКУ ПРОИЗВОДИТЬ ЭЛЕКТРОДАМИ Э-42
 3. РАСХОД МАТЕРИАЛОВ НА ЗАКЛАДНЫЕ ЭЛЕМЕНТЫ М17, М18 И М19 НЕ ВКЛЮЧЕН В ОБЩИЙ РАСХОД МАТЕРИАЛОВ НА КОЛОНИЮ.
 4. КЛЮЧ ПО ПРИМЕНЕНИЮ СВЯЗЕЙ ПО КОЛОНИЯМ ПОМЕЩЕН НА ЛИСТЕ 32.

СХЕМА ПОДВОДА ТИПОВЫХ КОЛОНН ПРИ ВЕТРОВЫХ НАГРУЗКАХ
СООТВЕТСТВУЮЩИХ ГЕОГРАФИЧЕСКОМУ РАЙОНОУ ($q_w = 30 \text{ кг/м}^2$).

НРН СХЕМЫ	СХЕМА РАМ.	СХЕМА НАГРУЗОК	МАРКИ КОЛОНН	МАРКИ КОЛОНН								ПРИМЕЧАНИЕ
				КРАНИИ РАДИУС СРЕДНИЕ РАДИУСЫ				МАРКА ПОЛОСТА МАРКА № ПЛОСТИ				
1			КАНІ-1	1	КАНІ-2	2						
107	560	175	8.00	10.20	1050							
107	560	175	8.00	10.20	10750							
КАНІ-15	15	КАНІ-2	2									
2			КАНІ-3	3	КАНІ-4	4						
107	560	175	10.00	12.20	13050							
107	560	175	10.00	12.20	12750							
КАНІ-16	16	КАНІ-4	4									
3			КАНІ-6	5	КАНІ-6	6						
107	560	175	12.00	14.20	15050							
107	560	175	12.00	14.20	14750							
КАНІ-17	17	КАНІ-18	18									
4			КАНІ-7	7	КАНІ-8	8						
207	560	175	8.00	10.60	11450							
207	560	175	8.00	10.60	11150							
КАНІ-19	19	КАНІ-8	8									
5			КАНІ-9	9	КАНІ-10	10						
207	560	175	10.00	12.60	13450							
207	560	175	10.00	12.60	13150							
КАНІ-20	20	КАНІ-10	10									
6			КАНІ-11	11	КАНІ-12	12						
207	560	175	12.00	14.60	15450							
207	560	175	12.00	14.60	15150							
КАНІ-21	21	КАНІ-22	22									
7			КАНІ-13	13	КАНІ-14	14						
307	560	175	10.00	13.00	13850							
307	560	175	10.00	13.00	13550							
КАНІ-23	23	КАНІ-24	24									

УЧАСТЬ ЗДАНИЯ

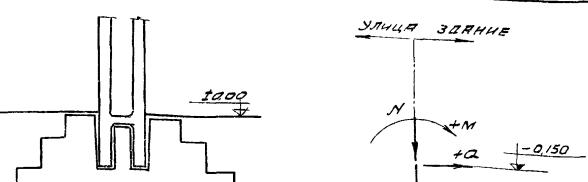


СХЕМА НАГРУЗОК НА ФУНДАМЕНТ

НАГРУЗКИ НА ФУНДАМЕНТЫ

32

НРН СХЕМЫ	МАРКА КОЛОНН	СХЕМА НАГРУЗОК	От покрытия собственного веса колонн и собственного веса пологранових блоков				От кранов				От ветров				ПРИМЕЧАНИЕ	
			$q = 0.175 \text{ т/м}^2$				$q = 0.560 \text{ т/м}^2$				От кранов					
			МТ	МТМ	Qt	Nт	МТМ	Qt	Nт	МТМ	Qt	Nт	МТМ	Qt		
1	КАНІ-1	24	221	+0.1	+0.26	390	+0.27	+0.72	29.2	+2.0	-0.35	+11.1	+1.82			
КАНІ-2	24	95.7				206.3			44.5	+4.3	+2.54	-10.4	-1.56			
КАНІ-15	30	25.2	-0.2	+0.4		60.0	-0.52	+1.31	34.4	+2.93	+0.48	-33.4	+3.22			
КАНІ-2	24	107.8				45.5	-0.40	+0.91	34.4	-1.01	-1.14	+11.15	+1.82			
КАНІ-3	24	23.0	+0.52	+0.26		208.0			52.0	+7.35	+2.8	+33.7	+3.24			
КАНІ-4	24	97.6				164.0			89.0	+2.1	+0.6	-41.8	-1.62			
КАНІ-16	30	26.2	+0.33	+0.35		61.0	+1.73	+1.30	34.4	+1.81	-0.4	+13.84	+3.20			
КАНІ-4	24	110.2				46.5	+1.20	+0.88	34.4	+2.19	-1.05	-13.2	-1.74			
КАНІ-5	24	24.2	+0.78	+0.31		219.8			52.0	+2.8	+3.72	+12.0	+3.24			
КАНІ-6	24	99.2				166.5			89.0	+2.0	+0.33	-50.6	+3.52			
КАНІ-17	30	27.3	+1.1	+0.34		62.1	+3.74	+1.24	34.4	+0.41	-0.43	+17.42	+2.25			
КАНІ-12	24	121.1				47.6	+2.65	+0.86	34.4	+3.39	-0.97	-16.3	-1.91			
КАНІ-7	24	22.2	-0.5	+0.2		239.7	+2.24	+0.74	52.0	+2.45	+0.36	-51.2	-3.57			
КАНІ-8	24	98.4				166.0			89.0	+2.3	-0.89	-15.82	-1.88			
КАНІ-19	30	25.5	-0.45	+0.33		60.3	-1.70	+1.25	52.0	+6.9	-0.19	+11.52	+1.85			
КАНІ-8	24	108.6				45.8	-1.20	+0.87	52.0	+2.4	-1.81	-10.8	-1.59			
КАНІ-9	24	23.2	+0.2	+0.23		210.5			77.0	+1.35	+3.6	+35.6	+3.3			
КАНІ-10	24	100.1				166.5			52.0	+6.9	+5.5	+43.5	+3.4			
КАНІ-20	30	26.5	+0.2	+0.3		61.3	+0.43	+1.14	52.0	+5.35	-0.3	+14.57	+2.07			
КАНІ-10	24	111.4				46.8	+0.32	+0.79	52.0	-4.85	-1.7	-13.7	-1.76			
КАНІ-11	24	24.4	+0.49	+0.21		220.0			77.0	+1.43	+5.2	+54.0	+3.65			
КАНІ-12	24	101.4				169.0			52.0	+6.9	+5.5	+43.5	+3.4			
КАНІ-21	30	27.6	+0.21	+0.3		62.4	+3.22	+1.1	52.0	+2.5	-0.40	+17.77	-2.26			
КАНІ-22	24	113.2				47.9	+1.56	+2.8	52.0	-5.9	-1.6	-16.53	-1.91			
КАНІ-13	24	23.3	+0.1	+0.22		230.7			77.0	+1.43	+5.2	+54.0	+3.65			
КАНІ-14	24	98.1				165.7			52.0	+5.9	+2.78	+54.0	+3.65			
КАНІ-23	30	26.4	-0.1	+0.3		61.2	-0.3	+1.16	70.0	+7.3	-0.31	+15.87	+2.1			
КАНІ-24	24	109.7				46.7	-0.2	+0.70	70.0	-4.7	-2.5	-14.9	-1.88			

ПРИМЕЧАНИЕ

- В таблице приведены нормативные нагрузки на фундаменты, значения М и Q даны в плоскости поперечных рам на отметке -0.150. Учтены от продольного торможения и ветра вдоль здания при введенны на чертежах вертикальных связей для колонн.
- Колонны разработаны только для зданий спокойных и неземлетрясений.
- При определении расчетных нагрузок на фундаменты

необходимо нормативные нагрузки помножить на коэффициенты перегрузок:

- для нагрузок от покрытия $K=1.8$
- для ветровой нагрузки $K=1.2$
- для крановых нагрузок $K=1.3$

4844 34

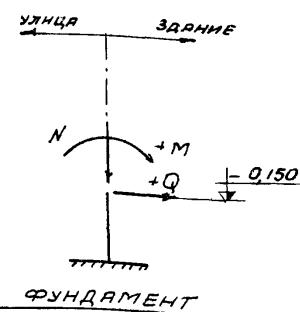
ТА
19.58г

Ключ для подбора типовых колонн
и нагрузки на фундаменты

К-01-07
выпуск-5
лист 28

КЛЮЧ ДЛЯ ПОДБОРЫ ТИПОВЫХ КОЛОНН ПРИ ВЕТРОВЫХ НАГРУЗКАХ
СООТВЕТСТВУЮЩИХ ГЕОГРАФИЧЕСКОМУ РАЙОНОУ (qн = 30 кг/м²)

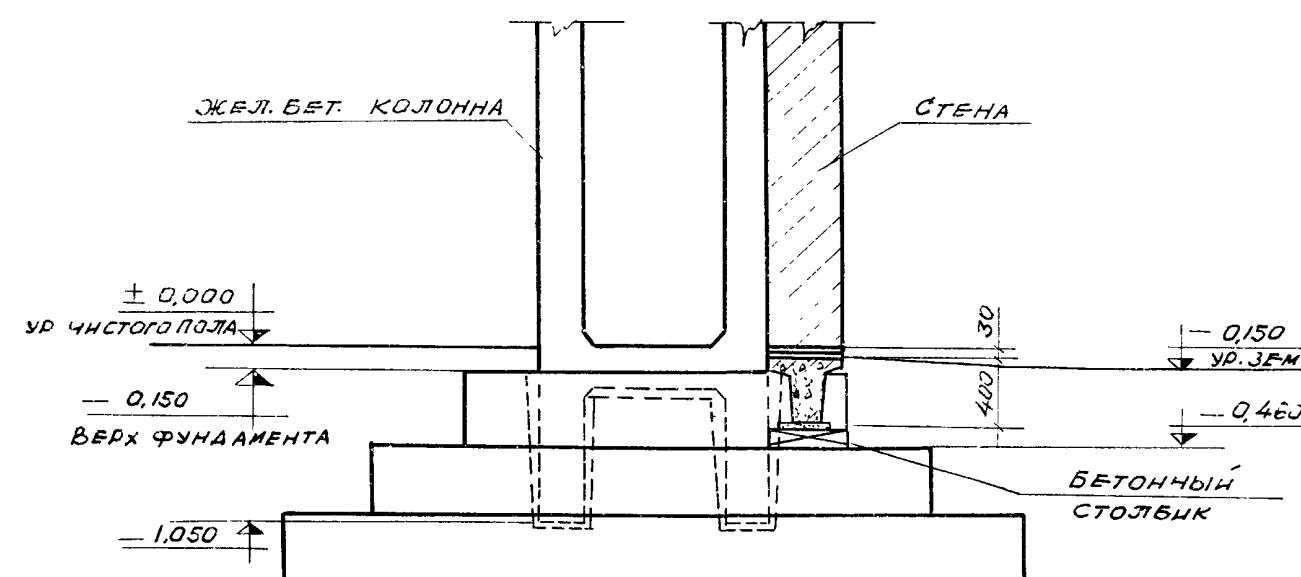
НОДСХЕМ	СХЕМЫ РАМ.		ГРУЗОПОДЪЕМНОСТЬ КР	МАКСИМАЛЬНАЯ НАГРУЗКА ОТ ПОКРЫТИЯ КГ/М ²	МИНИМАЛЬНАЯ НАГРУЗКА ОТ ПОКРЫТИЯ КГ/М ²	ОТМЕТКА ГЛОБАЛЬНОГО РЕЛЬСА ПОДКРАНОВОГО РЕЛЬСА	ОТМЕТКА ЗАВЕРШЕНИЯ БЕРДЫ (БАЛКА) ГРУЗОВЫХ КОЛОНН	МАРКА КОЛОНН	НОМЕР ЛИСТА	
	СХЕМА РАМЫ	СХЕМА РАМЫ								
8			10т	560	175	8.00	10.20	11050	KДНІ-1	1
									KДНІ-15	15
9			10т	560	175	10.00	12.20	13050	KДНІ-16	16
									KДНІ-16	16
10			10т	560	175	12.00	14.20	15050	KДНІ-17	17
									KДНІ-17	17
11			20т	560	175	8.00	10.60	11450	KДНІ-7	7
									KДНІ-19	19
12			20т	560	175	10.00	12.60	13450	KДНІ-20	20
									KДНІ-20	20
13			20т	560	175	12.00	14.60	15450	KДНІ-21	21
									KДНІ-21	21
14			30т	560	175	10.00	13.00	13850	KДНІ-23	23
									KДНІ-23	23



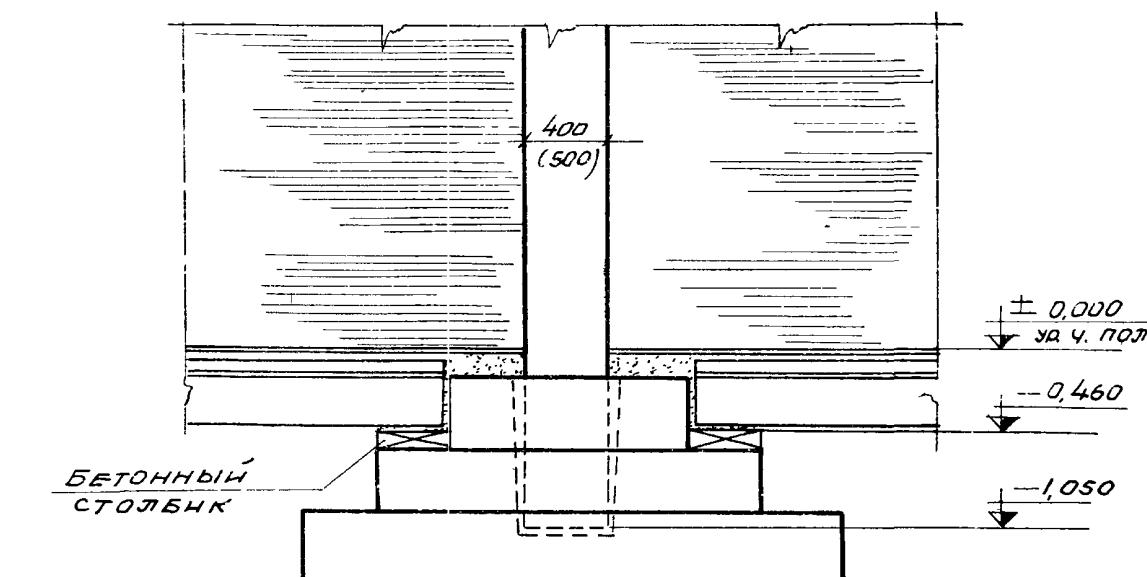
- ПРИМЕЧАНИЯ:
- В ТАБЛИЦЕ ПРИВЕДЕНЫ НОРМАТИВНЫЕ НАГРУЗКИ НА ФУНДАМЕНТЫ ЗНАЧЕНИЯ М И Q ДАНЫ В ПЛОСКОСТИ ПОПЕРЕЧНЫХ РАМ НА ОТМ. -0.150 УСИЛЯ ОТ ПРОДОЛЬНОГО ТОРМОЖЕНИЯ ОТ ВЕТРА ВДОЛЬ ЗДАНИЯ ПРИВЕДЕНЫ НА ЧЕРТЕЖАХ ВЕРТИКАЛЬНЫХ СВЯЗЕЙ ДЛЯ КОЛОНН.
 - КОЛОННЫ РАЗРАБОТАНЫ ТОЛЬКО ДЛЯ ЗДАНИЙ С ПОКРЫТИЕМ ИЗ ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫХ И АРМОЛЕНБЕТОННЫХ ПЛАНТИН ПАНЕЛЕЙ.
 - ПРИ ОПРЕДЕЛЕНИИ РАСЧЕТНЫХ НАГРУЗОК НА ФУНДАМЕНТЫ

НАГРУЗКИ НА ФУНДАМЕНТЫ.

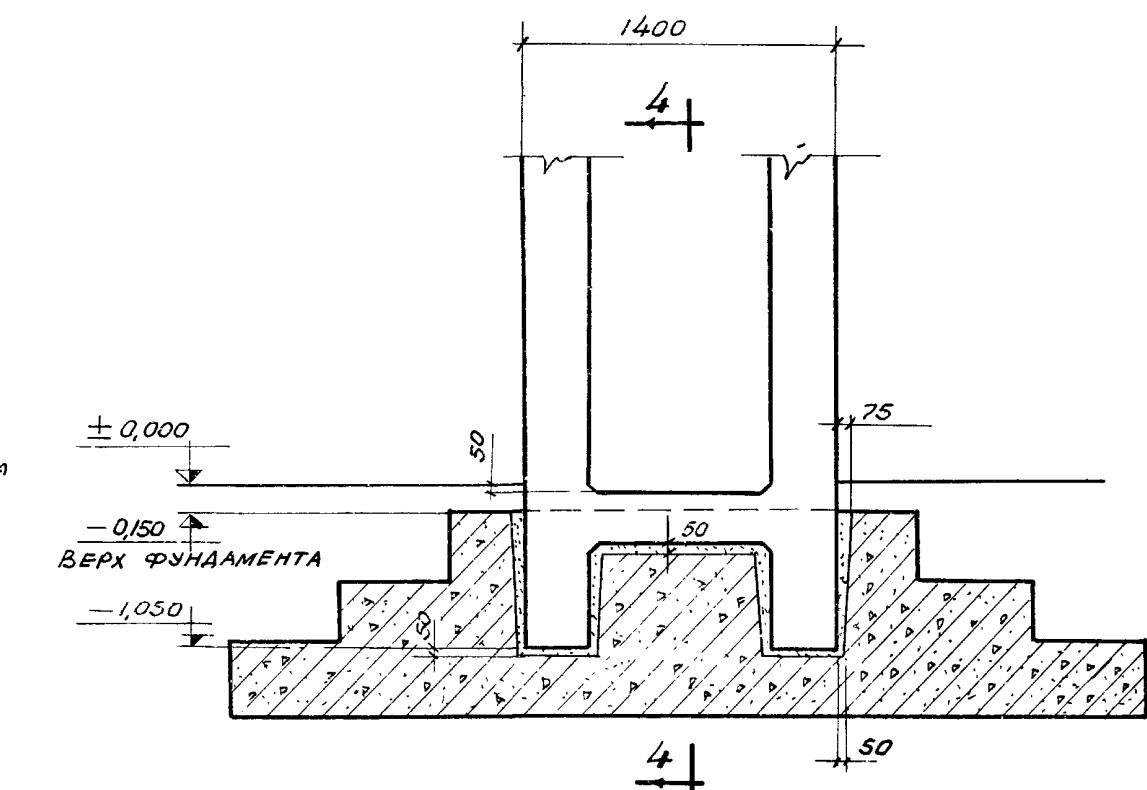
ЧИСЛОВАЯ СХЕМА	МАРКА КОЛОННЫ	ПРОДОЛЬНАЯ ВЫСОТА	От покрытия, собственного веса колонн и собственного веса подкрановых блоков				От кранов			От ветра		ПРИМЕЧАНИЕ		
			q = 0.175 T/М ²		q = 0.560 T/М ²		NT		MTM		QT			
			NT	MTM	QT	NT	MTM	QT	NT	MTM	QT			
8	KДНІ-1	24				50.3	+0.32	+1.02	29.2	+5.81	+0.03	+11.7	+1.88	
			22.1	+0.1	+0.86	39.3	+0.27	+0.72	29.2	-1.52	-1.03	-11.0	-1.62	
9	KДНІ-15	30				60.3	-0.52	+1.31	34.4	+1.72	+0.06	+12.17	+2.0	
			25.2	-0.2	+0.4	45.8	-0.4	+0.91	34.4	-1.92	-1.2	-11.5	-1.67	
10	KДНІ-16	24				51.0	+2.05	+1.0	29.2	+5.13	-0.03	+15.6	+2.15	
			23.1	+0.52	+0.26	40.0	+1.36	+0.79	29.2	-4.13	-1.08	-14.62	-1.85	
11	KДНІ-16	30				61.0	+1.73	+1.30	34.4	+6.71	+0.02	+16.21	+2.2	
			26.2	+0.33	+0.35	46.5	+1.20	+0.88	34.4	-3.81	-1.16	-15.17	-1.9	
12	KДНІ-17	24				52.1	+3.01	+0.92	29.2	+5.87	+0.03	+19.85	+2.42	
			24.2	+0.79	+0.31	41.1	+2.24	+0.74	29.2	-4.21	-0.93	-18.75	-2.08	
13	KДНІ-17	30				62.1	+3.74	+1.24	34.4	+6.55	+0.04	+20.7	+2.48	
			27.3	+1.10	+0.34	47.6	+2.65	+0.86	34.4	-5.45	-1.1	-19.35	-2.12	
14	KДНІ-7	24				50.1	+3.01	+0.92	45.0	+11.84	+0.34	+12.55	+1.93	
			22.2	+0.5	+0.2	39.7	+2.24	+0.74	45.0	-3.64	-1.73	-11.75	-1.66	
15	KДНІ-19	30				60.3	-1.70	+1.25	52.0	+14.21	+0.49	+12.97	+1.98	
			25.5	-0.45	+0.33	45.8	-1.20	+0.81	52.0	-3.71	-1.91	-11.15	-1.71	
16	KДНІ-20	24				51.1	+0.9	+0.9	45.0	+12.55	+0.4	+16.36	+2.2	
			23.21	+0.2	+0.23	40.1	+0.6	+0.62	45.0	-7.15	-1.73	-15.32	-1.89	
17	KДНІ-20	30				61.3	+0.43	+1.14	52.0	+14.0	+0.4	+17.1	+2.26	
			26.5	+0.2	+0.3	46.8	+0.32	+0.75	52.0	-6.4	-1.83	15.92	-1.94	
18	KДНІ-21	24	</											



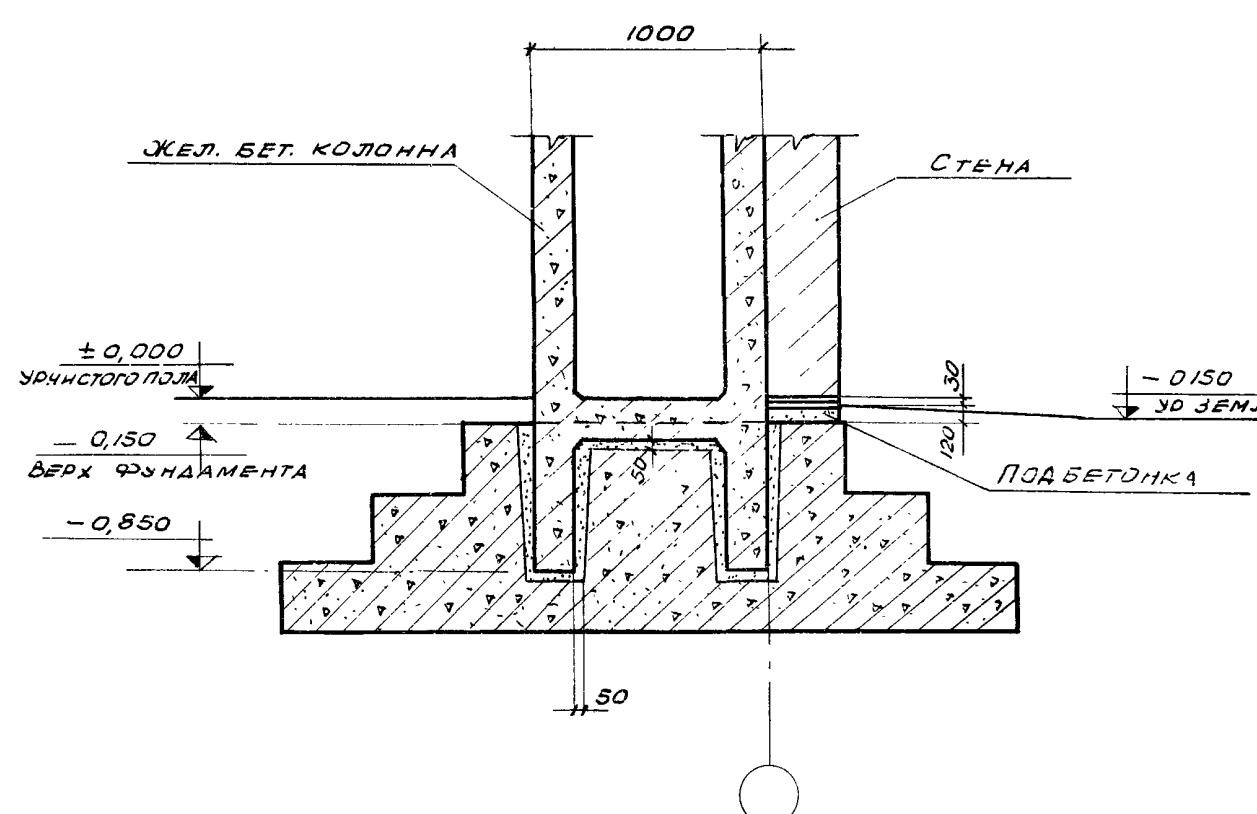
no 1-1



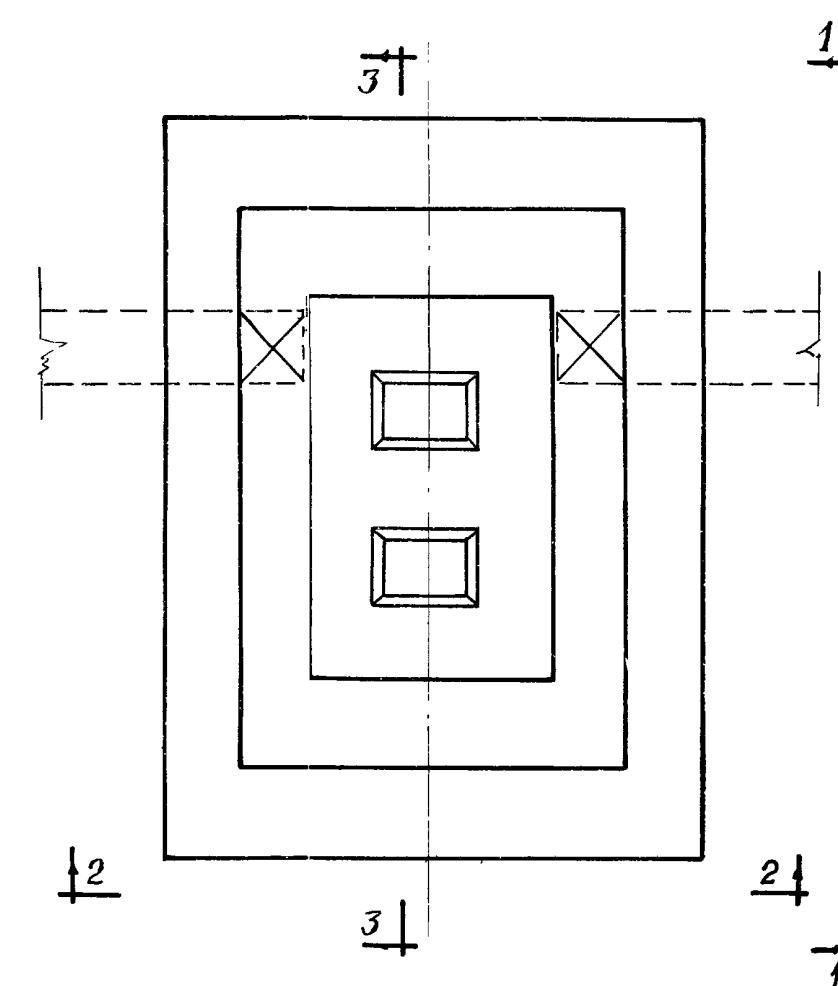
no 2-2



СОПРЯЖЕНИЕ ФУНДАМЕНТА С КОЛОННОЙ СРЕДНЕГО РЯДА.



NO 3-3

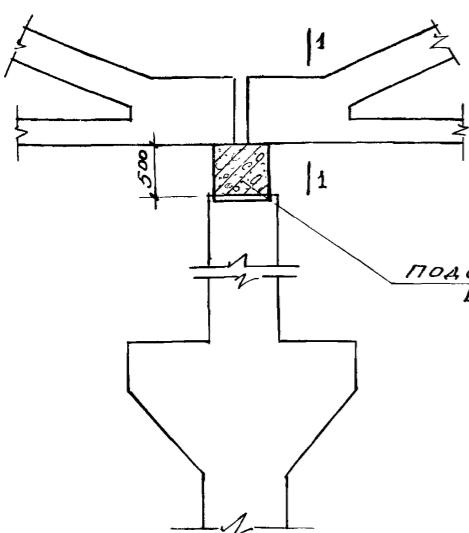


ПЛАН ФУНДАМЕНТА

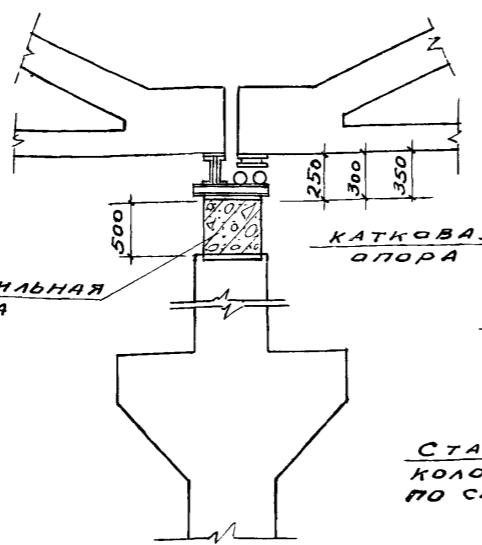


ДЕТАЛИ СОПРЯЖЕНИЯ КОЛОНН С ФУНДАМЕНТАМИ

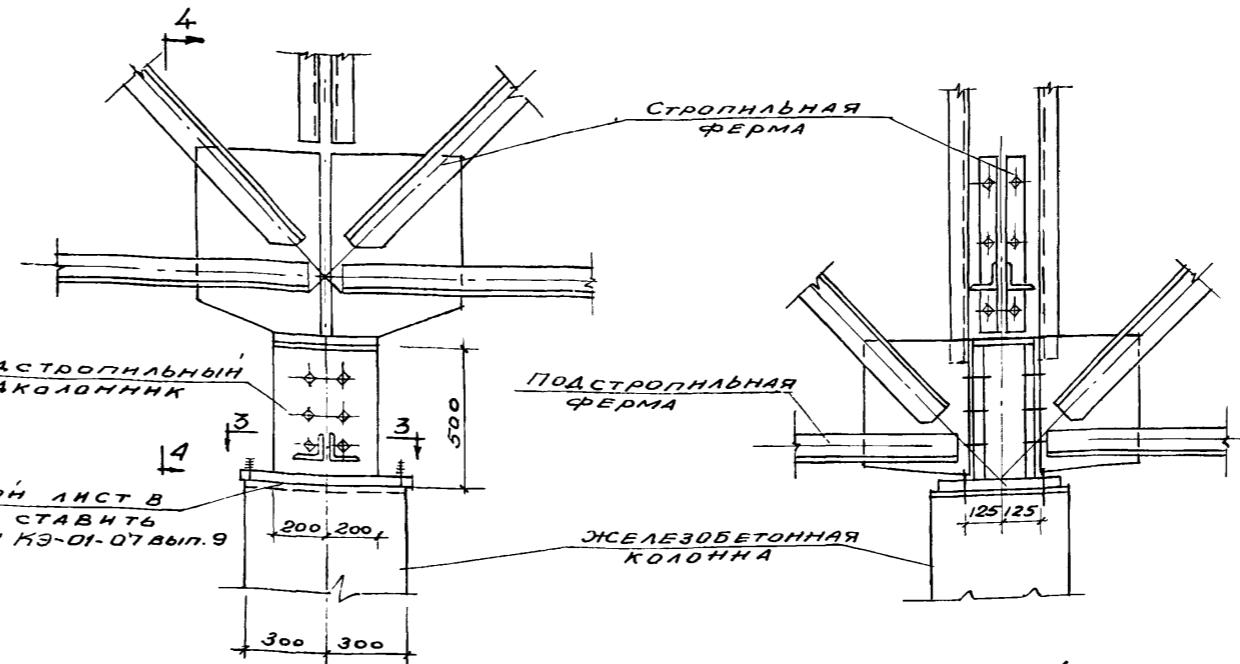
КЭ-01-07
выпуск 5



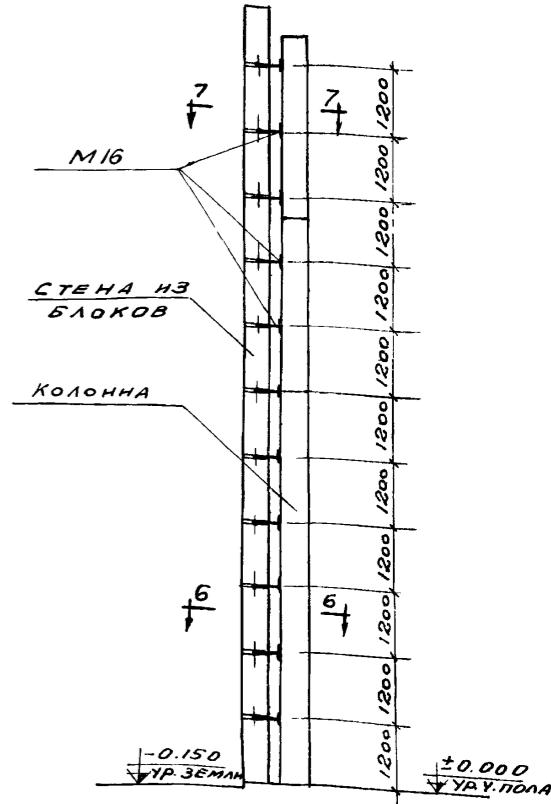
ОПИРАНИЕ ЖЕЛЕЗОБЕТОННОЙ ПОСАДКОПИЛЬНОЙ БАЛКИ НА КОЛОННУ



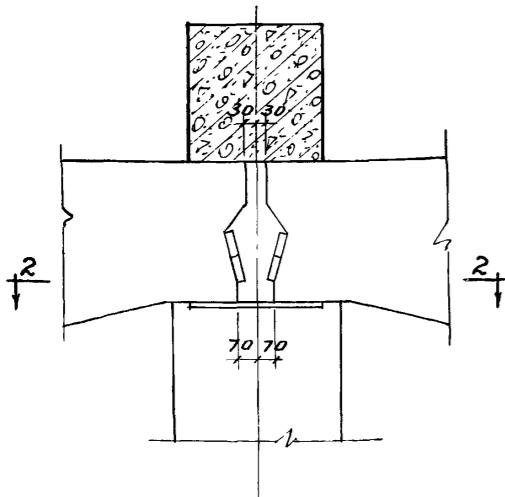
СТАНОВ
КОЛОНИ
ПО СЕР



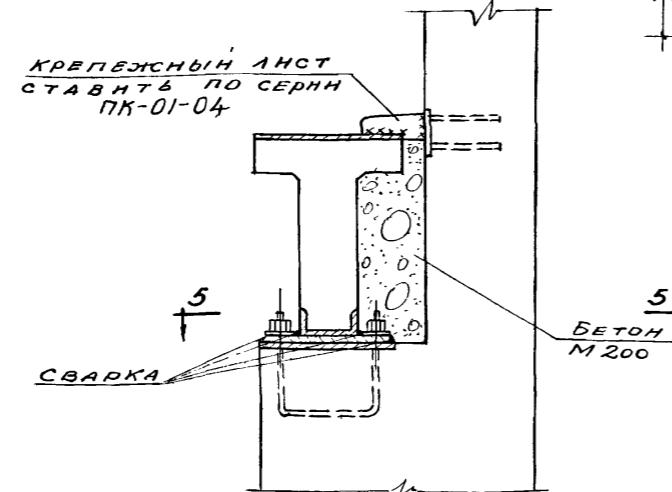
No 4-4



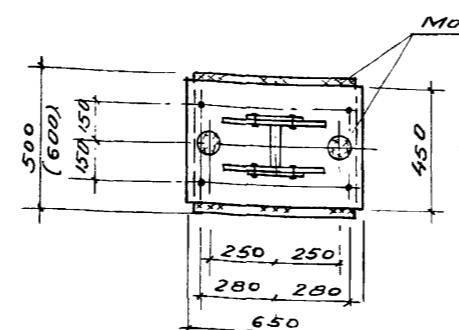
КРЕПЛЕНИЕ ТОРЦЕВОЙ СТЕНЫ К СРЕДНИМ КОЛОННАМ.



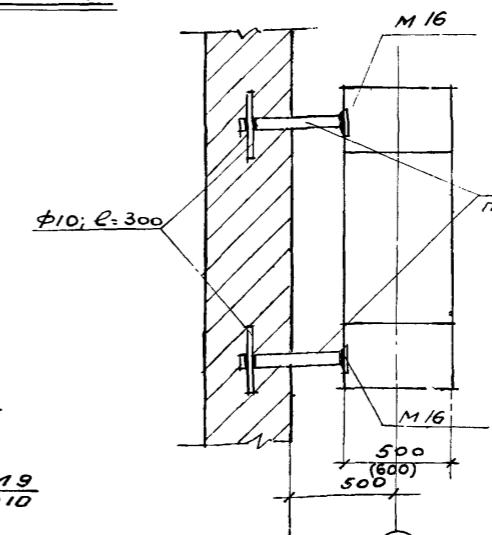
no 1-1



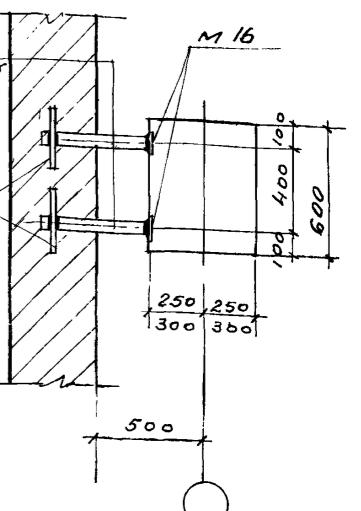
№ 3-3



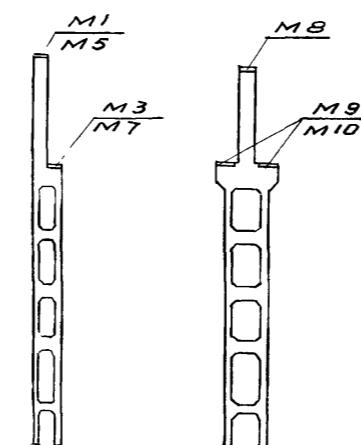
ОПИРАНИЕ СТАЛЬНОЙ ПОДСТРОПИЛЬНОЙ ФЕРМЫ НА КОЛОННУ



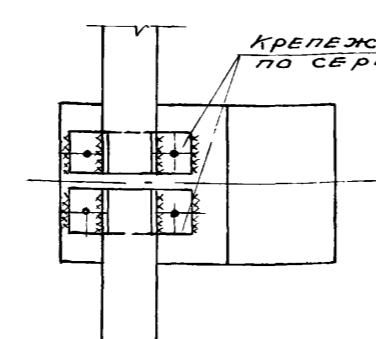
No 6-6



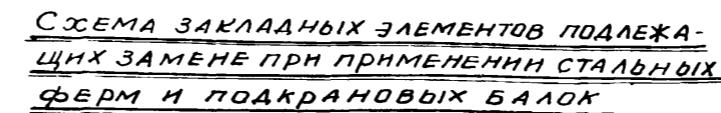
No 7-7



No 2-2



NO 5-



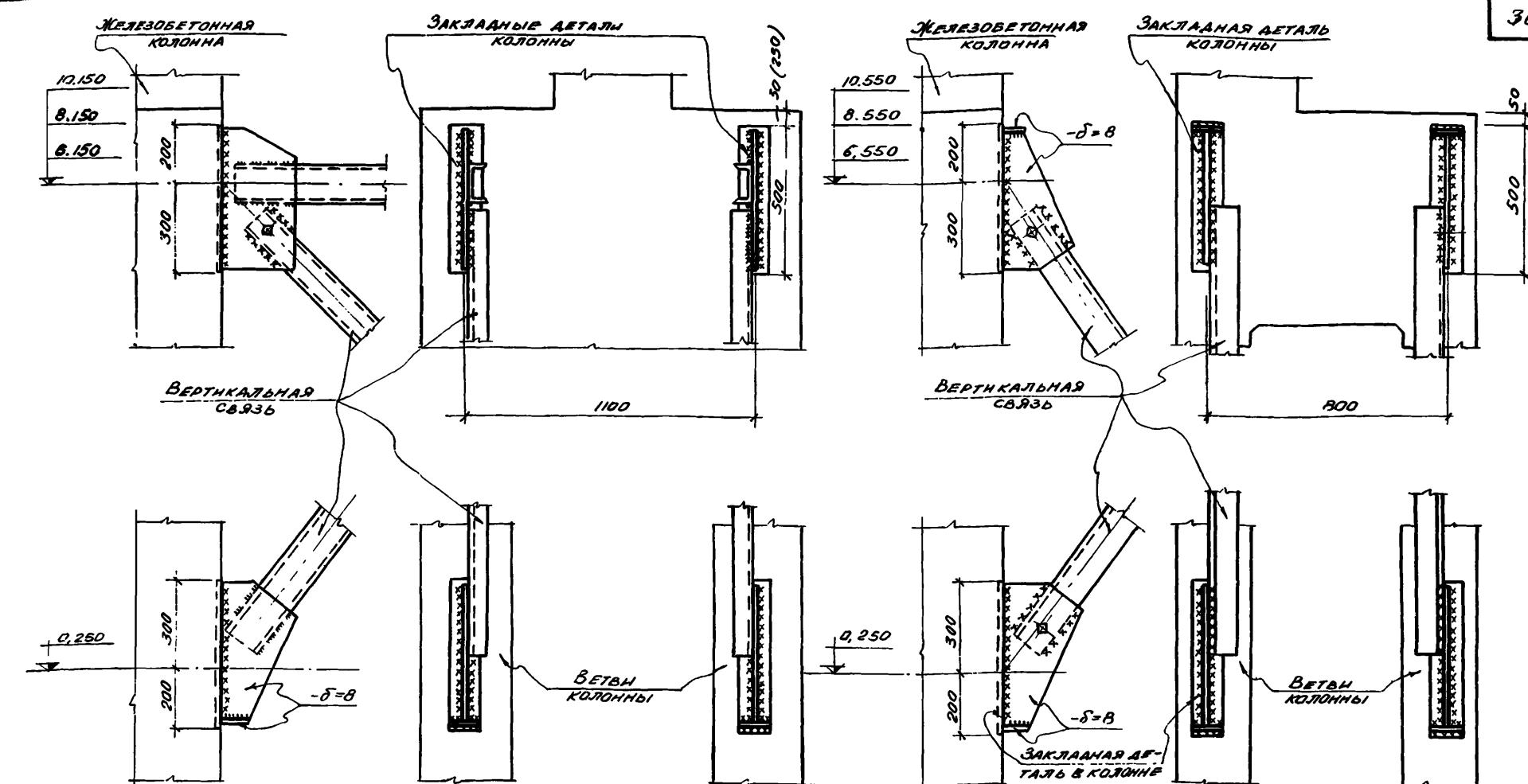
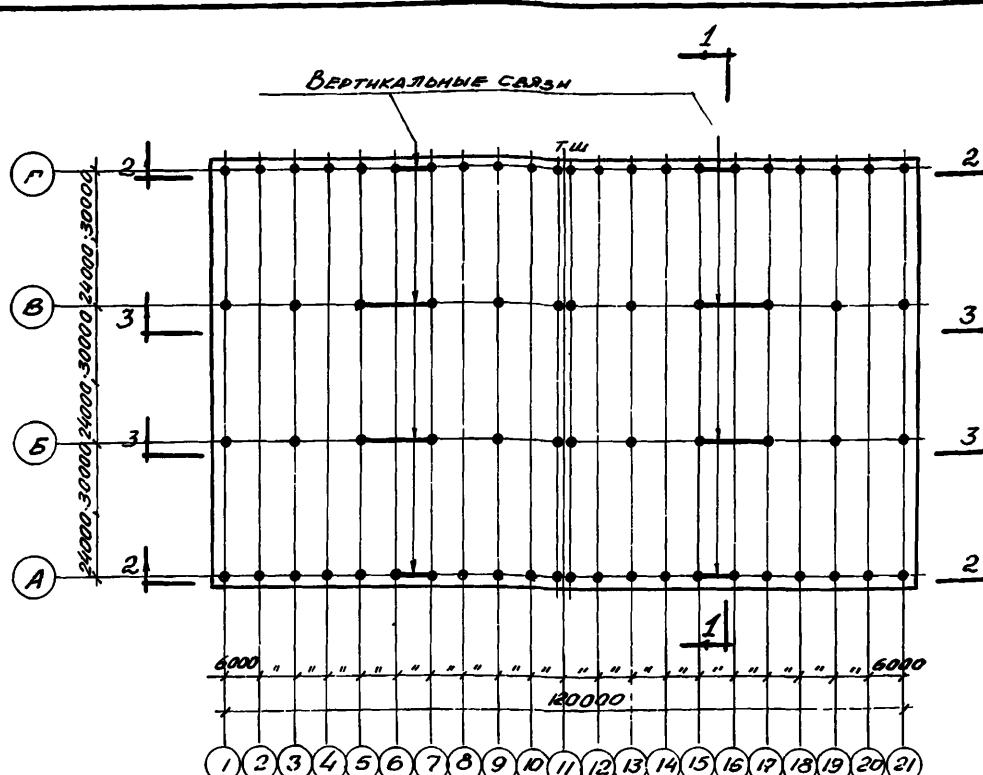
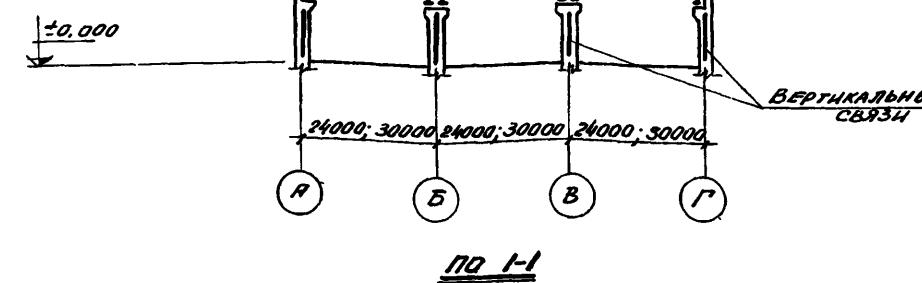
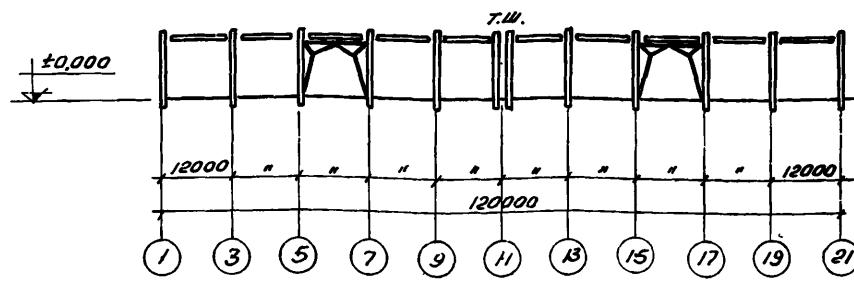
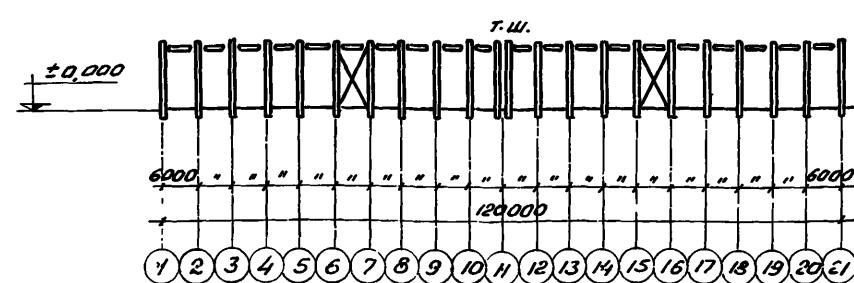
ЗКОЛОННЫ РАСПОЛОЖЕННЫЕ В ТОРЦАХ, ПО ПРОДОЛЬНЫМ РЯДАМ ОТЛИЧАЮТСЯ
ТОЛЬКО ЗАКЛАДНЫМИ ЭЛЕМЕНТАМИ М16 И ОБОЗНАЧЕНЫ С ИНДЕКСОМ „Б“



TA
1958

<p>УЗЛЫ СОПРЯЖЕНИЯ КОЛОНН С ФЕРМАМИ (БАЛКАМИ) ПОКРЫТИЯ. СХЕМА ЗАМЕНЫ ЗАКЛАДНЫХ ЭЛЕМЕНТОВ ПРИ ОПИРАНИИ НА КОЛОННЫ СТАЛЬНЫХ КОНСТРУКЦИЙ</p>	<p>КЭ-01-07 ВЫПУСК 5</p>
<p>ЛИСТ 31</p>	

Г.Л.КОНСТРУКТОР ВОЛОК
НАЧ. СТАРГАРД РАБ.
Г.Л.КОНСТРУКТОР ПЕРЕДАЧИ СТАРГАРД



ДЕТАЛИ КРЕПЛЕНИЯ ВЕРТИКАЛЬНЫХ СВЯЗЕЙ К ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫМ КОЛОННАМ СРЕДНИХ РЯДОВ

ДЕТАЛИ КРЕПЛЕНИЯ ВЕРТИКАЛЬНЫХ СВЯЗЕЙ К ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫМ КОЛОННАМ КРАЙНИХ РЯДОВ

УСЛОВНЫЕ ОБОЗНАЧЕНИЯ:

- ∅ БОЛТ ВРЕМЕННЫЙ
- ШОВ УГЛОВОЙ (ВАЛИКОВЫЙ) С БЛИЖНЕЙ СТОРОНЫ.
- ШОВ УГЛОВОЙ (ВАЛИКОВЫЙ) С ДАЛЬНЕЙ СТОРОНЫ.
- МОНТАЖНЫЙ

Ключ к вертикальным связям по колоннам						
МАРКА КОЛОННЫ	КАНТ-1°	КАНТ-7°	КАНТ-15°	КАНТ-19°	КАНТ-20°	КАНТ-8°
МАРКА СВЯЗИ	М-20	М-20	М-20	М-20	М-21	М-21
МАРКА КОЛОННЫ	КАНТ-9°	КАНТ-13°	КАНТ-16°	КАНТ-20°	КАНТ-4°	КАНТ-14°
МАРКА СВЯЗИ	М-22	М-22	М-22	М-22	М-23	М-23
МАРКА КОЛОННЫ	КАНТ-5°	КАНТ-11°	КАНТ-19°	КАНТ-6°	КАНТ-12°	КАНТ-18°
МАРКА СВЯЗИ	М-24	М-24	М-24	М-25	М-25	М-26
МАРКА КОЛОННЫ	КАНТ-22°	КАНТ-23°	КАНТ-24°			
МАРКА СВЯЗИ	М-27	М-28	М-29			

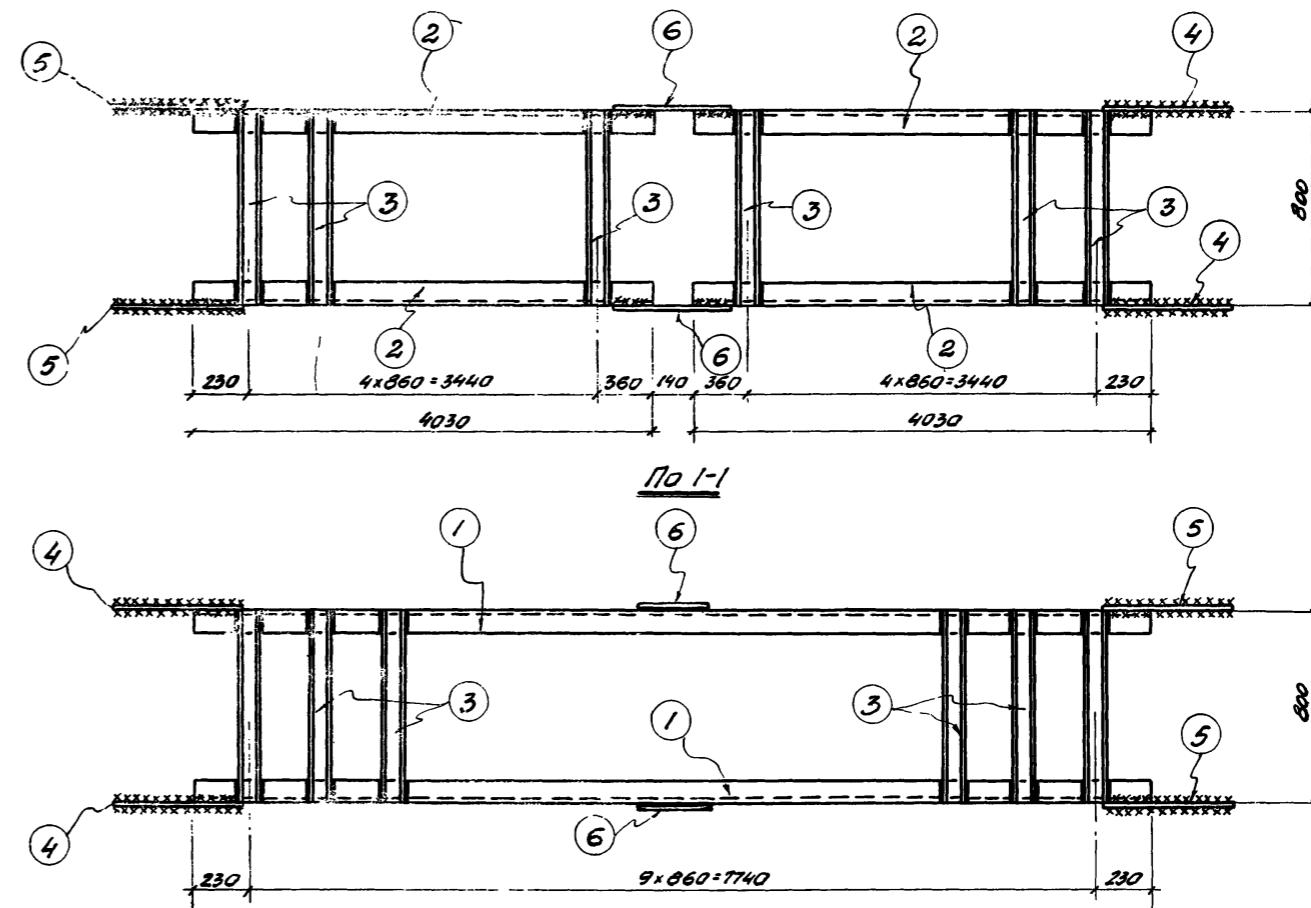
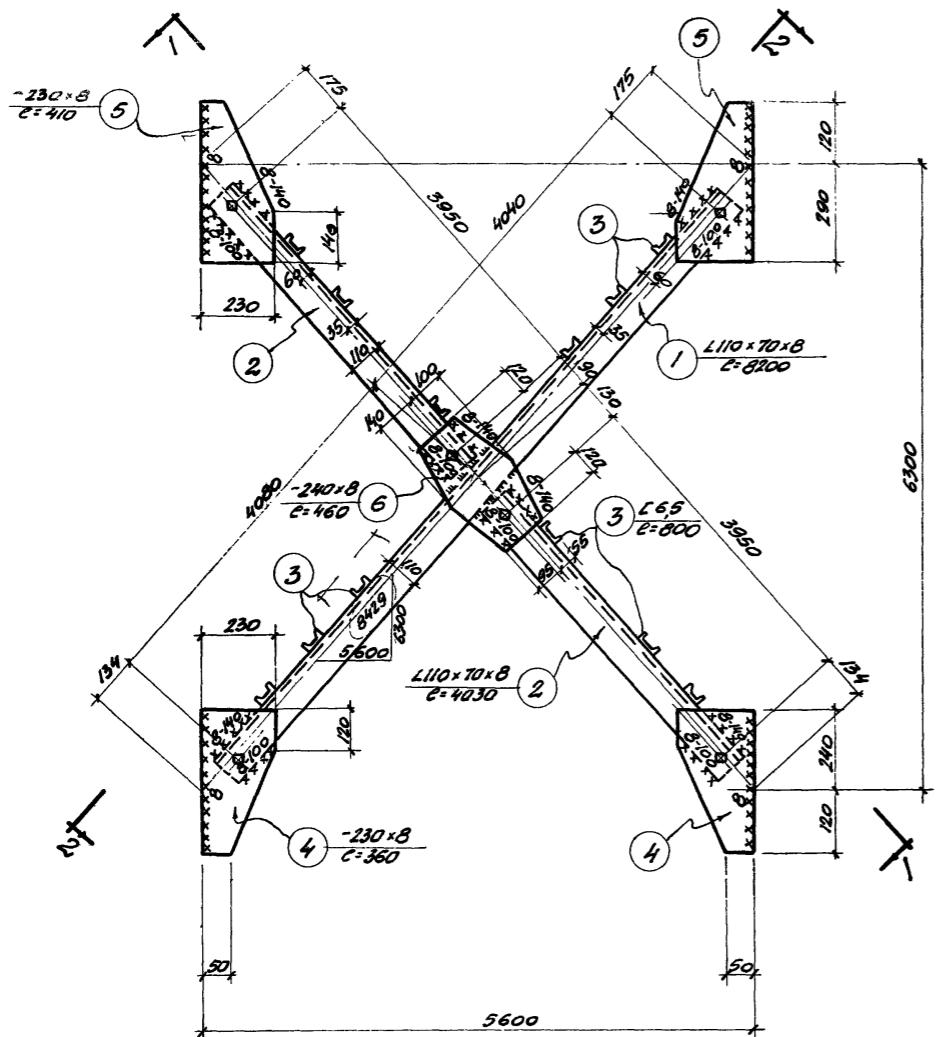
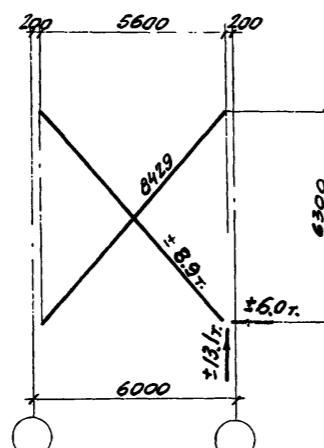
НАЗВАНИЕ СТАЛИ	МАРКА СТАЛИ	ПРЕДЕЛ ТЕКУЧЕСТИ	СОДЕРЖАНИЕ ЭЛЕМЕНТОВ В %			Способ изготовления
			УГЛЕРОД	СЕРА	ФОСФОР	
УГЛЕРОДИСТАЯ ГОРЯЧЕКАПАННАЯ ОБЫКНОВЕННОГО КАЧЕСТВА	Ст.3	НЕМЕНЕЕ 25	≤ 0,22	0,55	0,050	МАРТЕНОВСКИЙ

ТА
1958г

ПРИМЕРНЫЙ СХЕМАТИЧЕСКИЙ ПЛАН ЦЕХА С РАЗМЕЩЕНИЕМ ВЕРТИКАЛЬНЫХ СВЯЗЕЙ ПО КОЛОННАМ

К-01-07
ВЫПУСК 5
Лист 32

4844 38

M20ГЕОМЕТРИЧЕСКАЯ СХЕМА СВЯЗИ

ГР. КОНСТРУКТОР ВОЛОК Ф. РАБОТЫ ГЕНЕРАЛЬНЫЙ
НАЧ. ОТДЕЛЯ РАБОТЫ КОНСТРУКЦИИ
ПЛ. КОНСТР. ОТВ. ПЕРЕПЛАНТЕК

ПРИМЕЧАНИЯ:

1. ВСЕ БОЛТЫ $d=18$ ММ.
2. ВСЕ ОБРЕЗЫ = 40 ММ.
3. ВСЕ СВАРНЫЕ ШВЫ, КРОМЕ ОГОВОРЕННЫХ,
СЧИТАТЬ ТОЛЩИНОЙ ИШ = 6 ММ.
4. ВСЕ СВАРНЫЕ ШВЫ ВЫПОЛНИТЬ ЭЛЕКТРОДЯМИ
ТИПА Э42 ГОСТ 2523-51.
5. СВЯЗИ ДЛЯ ПЕРЕВОЗКИ СЛОЖИТЬ И ПЕРЕВОЗЯТЬ.
6. МОНТАЖНАЯ СХЕМА СВЯЗЕЙ ПОМЕЩЕНА НА ЛИСТЕ 32.
7. В ГЕОМЕТРИЧЕСКОЙ СХЕМЕ СВЯЗИ ДАНЫ РАСЧЕТНЫЕ
ЧИСЛЫ НА ОДНУ ВЕТВЬ.

СПЕЦИФИКАЦИЯ СТАЛИ НА 1 ШТУКУ КАЖДОЙ МАРКИ

МАТЕРИАЛ: СТАЛЬ МАРКИ Ст.3

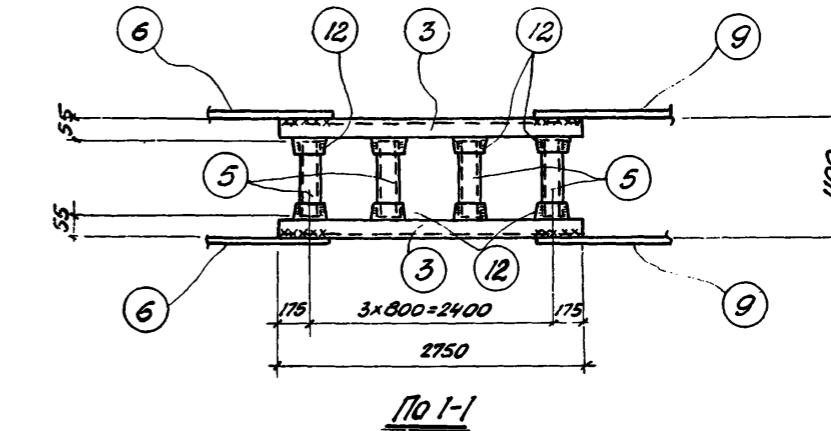
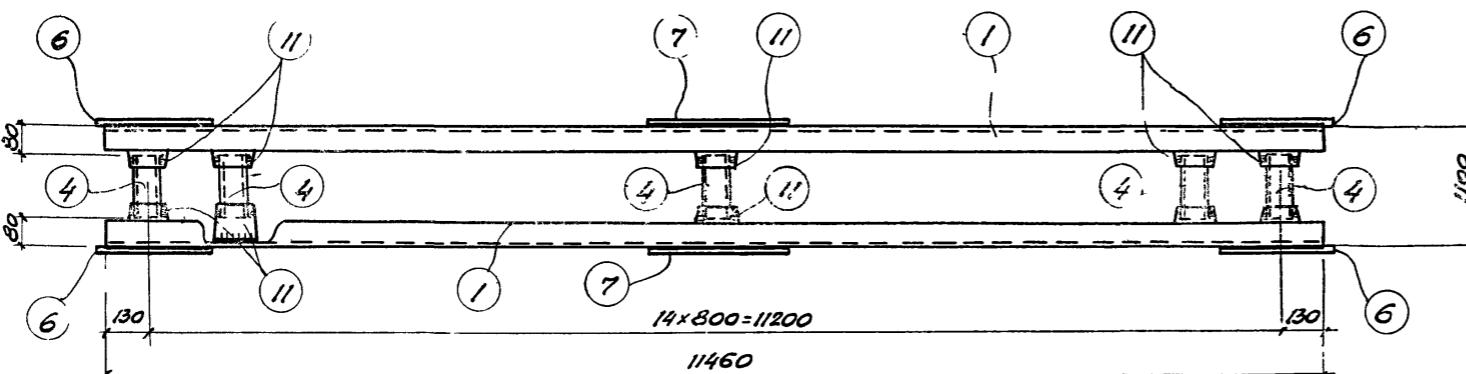
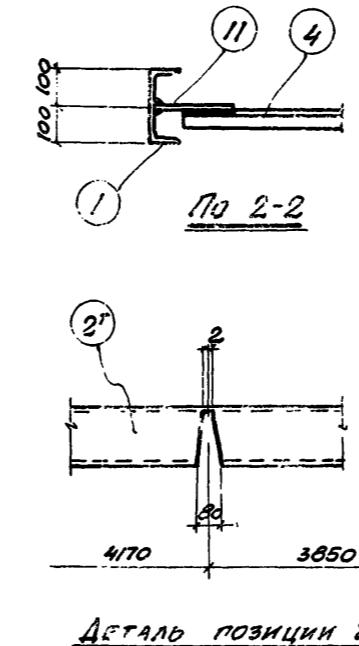
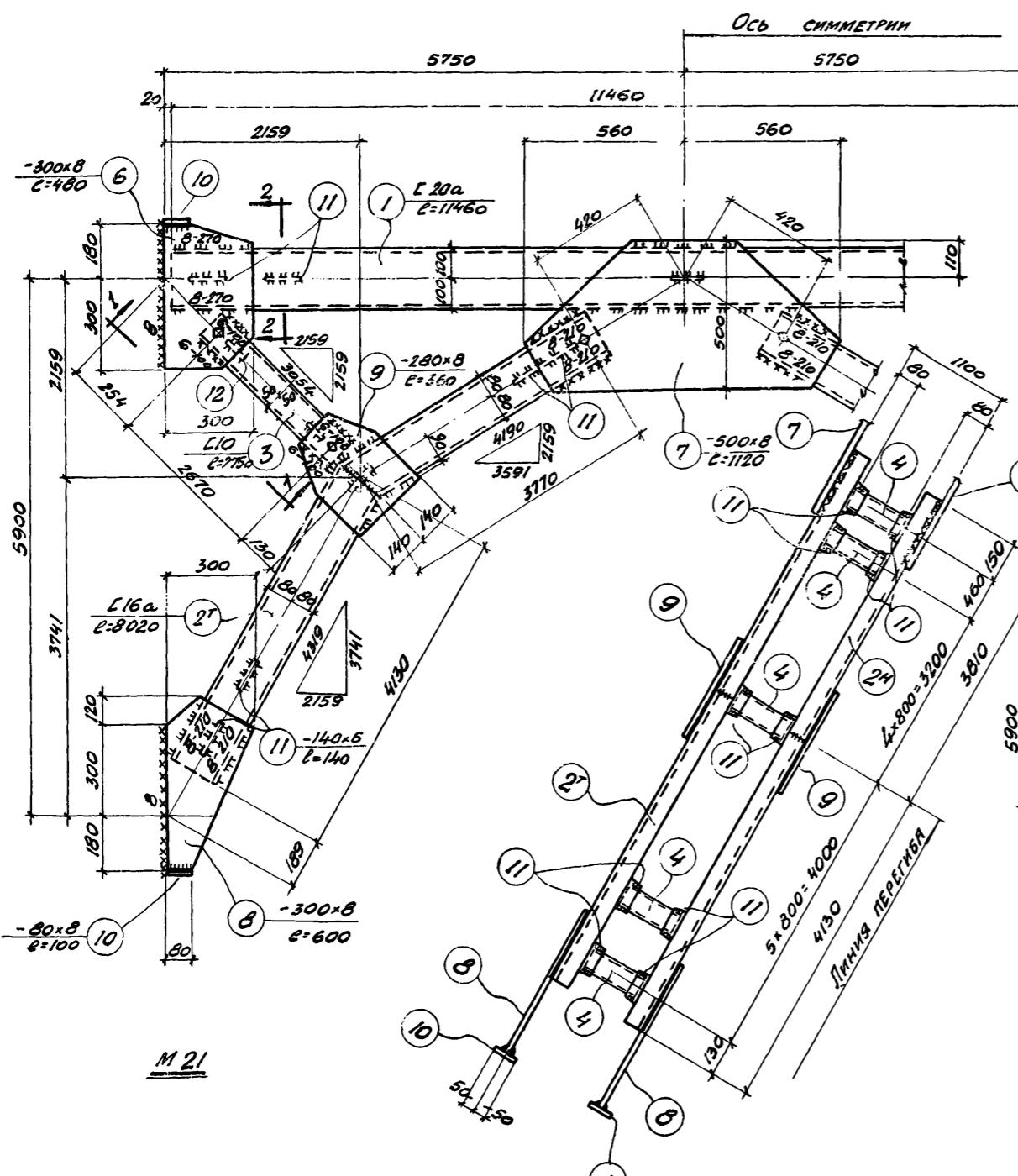
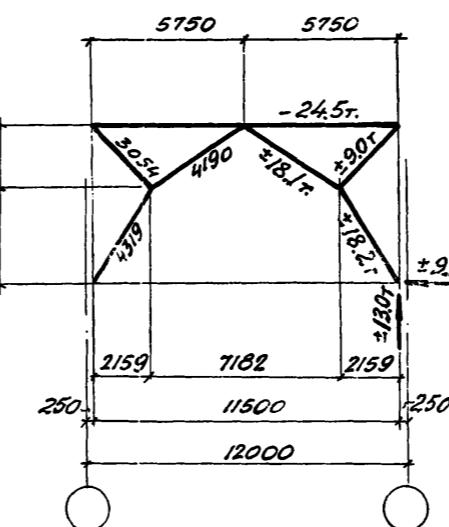
ОТПРАВОЧНАЯ МАРКА	Н/Н ПОЗ.	Профиль	Длина мм	К-80 шт.	ВЕС КГ			ПРИМЕЧАНИЕ
					Шт.	ВСЕХ	Марки	
M20	1	L110x70x8	8200	2	89,4	178,8		ГОСТ 8510-57
	2	L110x70x8	4030	4	46,9	93,8		" —
	3	L6.5	800	20	5,2	104,0		ГОСТ 8240-56
	4	-230x8	360	4	5,2	20,8		
	5	-230x8	410	4	5,9	23,6		
	6	-240x8	460	2	6,9	13,8		
Вес наплавленного металла 2%							8,7	

4844 39

ТД
1958г

Вертикальная связь М20 по колоннам

К -01-07
выпуск 5.
лист 33

ПД 1-1ДЕТАЛЬ ПОЗИЦИИ 2ГЕОМЕТРИЧЕСКАЯ СХЕМА

Отправочная марка	№№ поз.	Профиль	длина мм	к-во шт.	вес кг		Примечание
					шт.	всех марок	
M 21	1	L 20a	11460	2	224,6	449,2	
	2 ^т	L 16a	8020	2+2	121,1	484,4	
	3	L 10	2150	4	25,3	101,2	
	4	L 10	940	37	8,65	320,0	
	5	L 6.5	990	8	6,43	51,4	
	6	-300x8	480	4	9,0	36,0	
	7	-500x8	1120	2	35,2	70,4	
	8	-300x8	600	4	11,3	45,2	
	9	-280x8	360	4	6,3	25,2	
	10	-80x8	100	8	0,5	4,0	
	11	-140x6	140	74	0,92	68,1	
	12	-100x6	120	16	0,57	9,1	
Вес наплавленного металла 2%					33,3		

ПРИМЕЧАНИЯ:

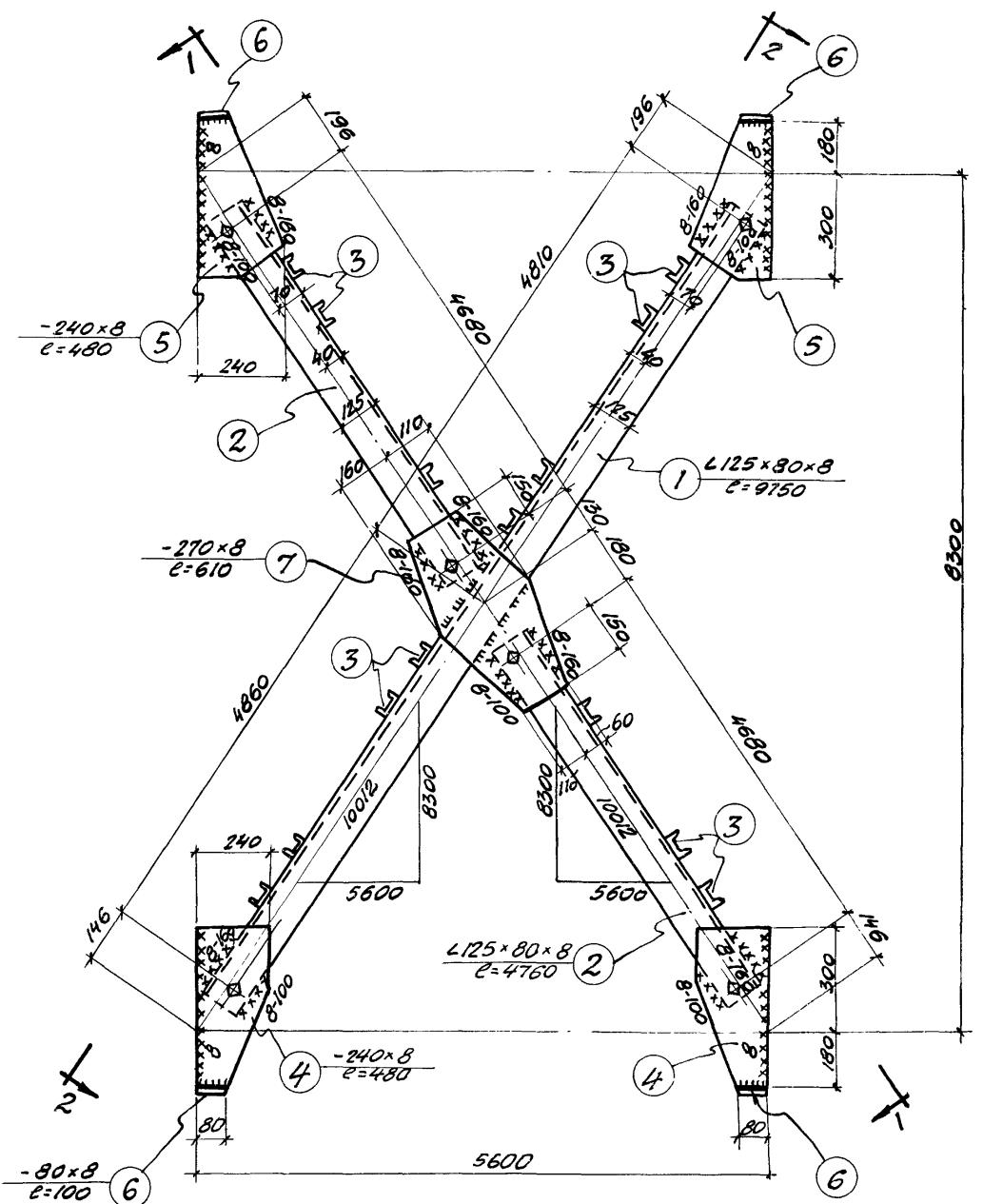
1. Все болты $d = 20$ мм
2. Все обрезы = 40 мм.
3. Все сварные швы, кроме оговоренных, считать толщиной $h_s = 6$ мм
4. Все сварные швы выполнять электродами типа Э42 ГОСТ 2523-51.
5. Связи для перевозки сложить и перевязать.
6. Монтажная схема связей помещена на листе .32.
7. В геометрической схеме связи даны расчетные усилия на одну ветвь.

4844 40

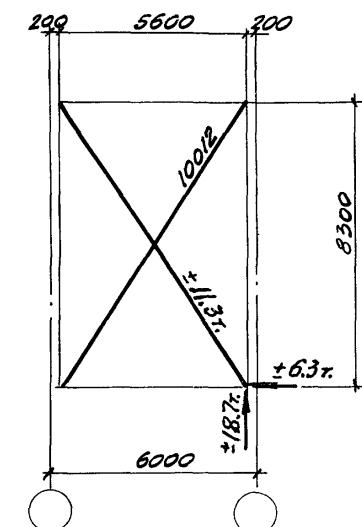
ТД
1958г

ВЕРТИКАЛЬНАЯ СВЯЗЬ М 21 ПО КОЛОННАМ

К-01-07
Выпуск 5.
Лист 34



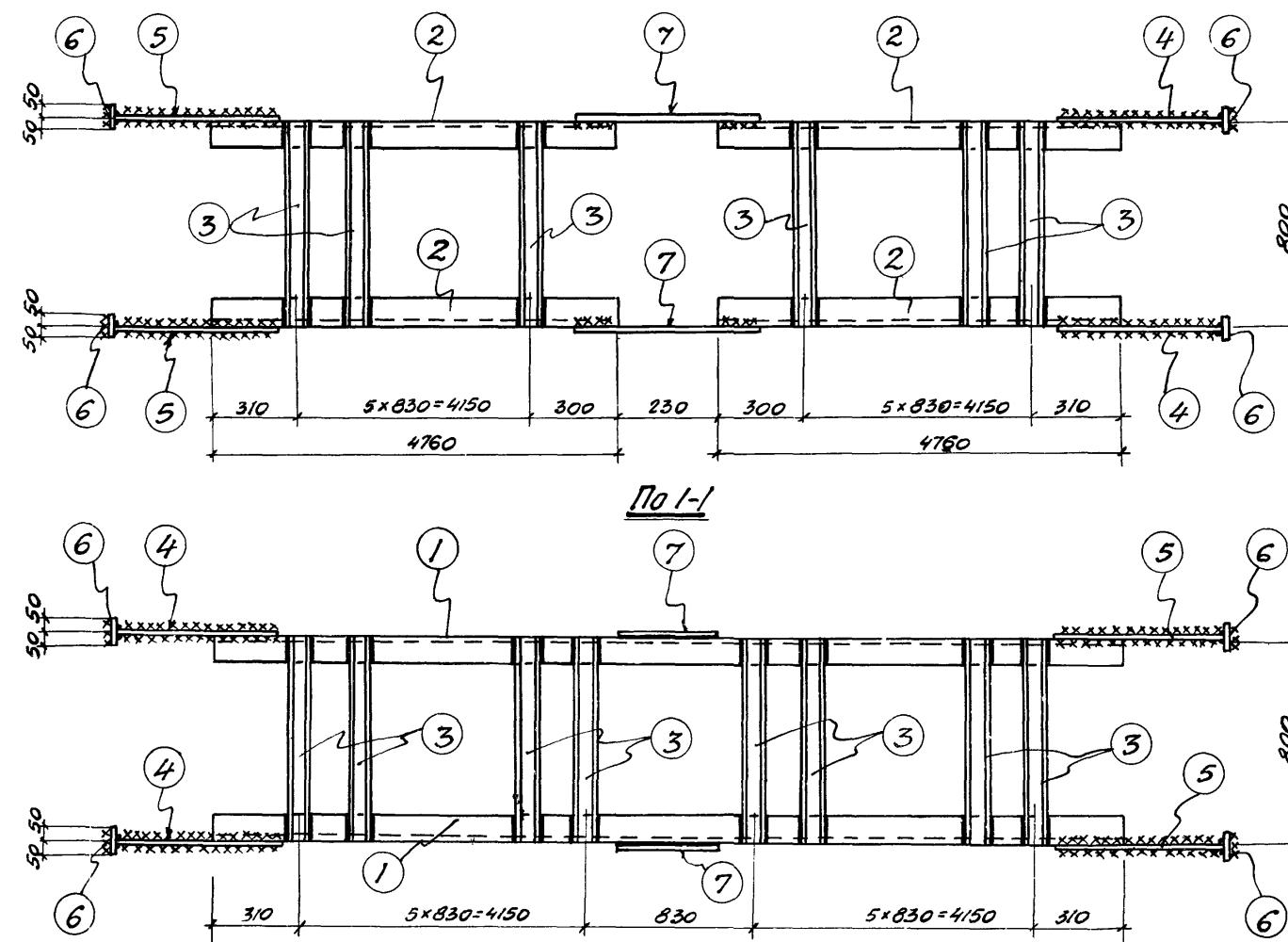
M22



ГЕОМЕТРИЧЕСКАЯ СХЕМА СВЯЗИ

1. ВСЕ БОЛТЫ $d=20\text{мм}$
 2. ВСЕ ОБРЕЗЫ $= 40\text{мм}$
 3. ВСЕ СВАРНЫЕ ШВЫ, КРОМЕ ОГОВОРЕННЫХ,
СЧИТАТЬ ТОЛЩИНОЙ $h_{ш} = 6\text{мм}$.
 4. ВСЕ СВАРНЫЕ ШВЫ ВЫПОЛНЯТЬ ЭЛЕКТРОДАМИ
ТИПА Э42 ГОСТ 2523-51.
 5. СВЯЗИ ДЛЯ ПЕРЕВОЗКИ СЛОЖИТЬ И ПЕРЕВЯЗАТЬ.
 6. МОНТАЖНАЯ СХЕМА СВЯЗЕЙ ПОМЕЩЕНА НА ЛИСТЕ. 32.
 7. В ГЕОМЕТРИЧЕСКОЙ СХЕМЕ СВЯЗИ ДАМЫ РАСЧЕТНЫЕ

ЧИЛИЯ НА ОДНУ ВЕІВЬ.

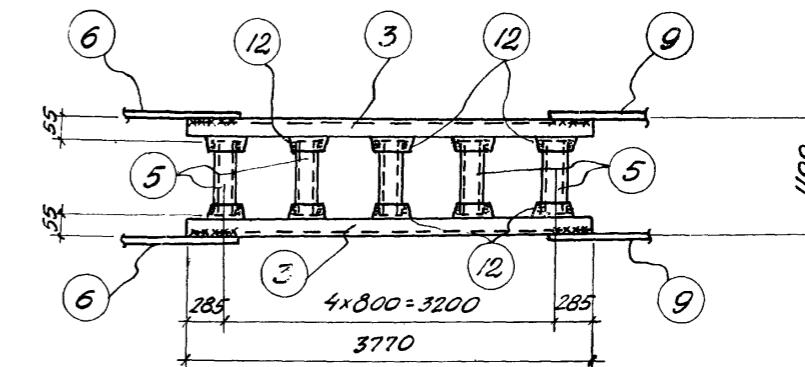
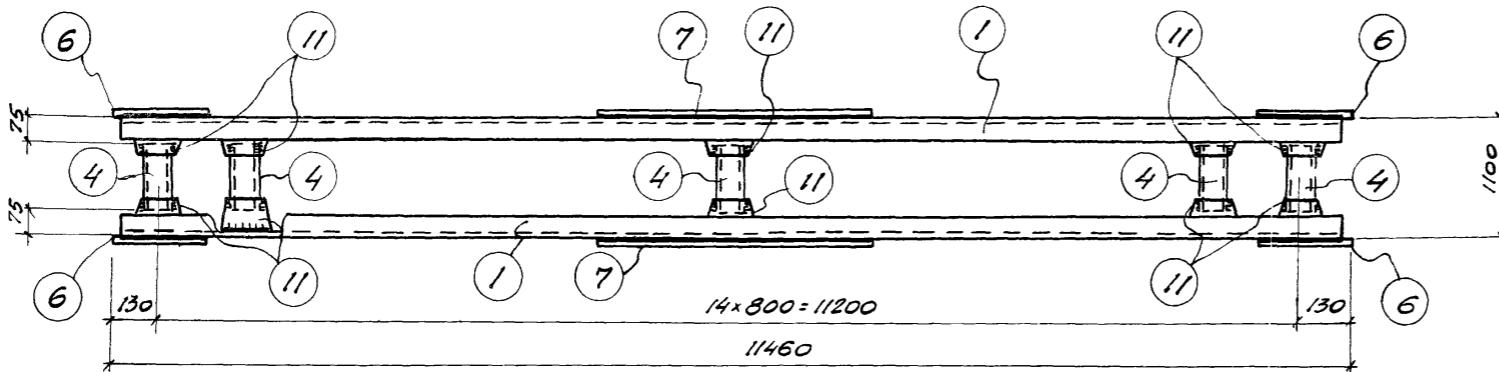


ПРИМЕЧАНИЯ:

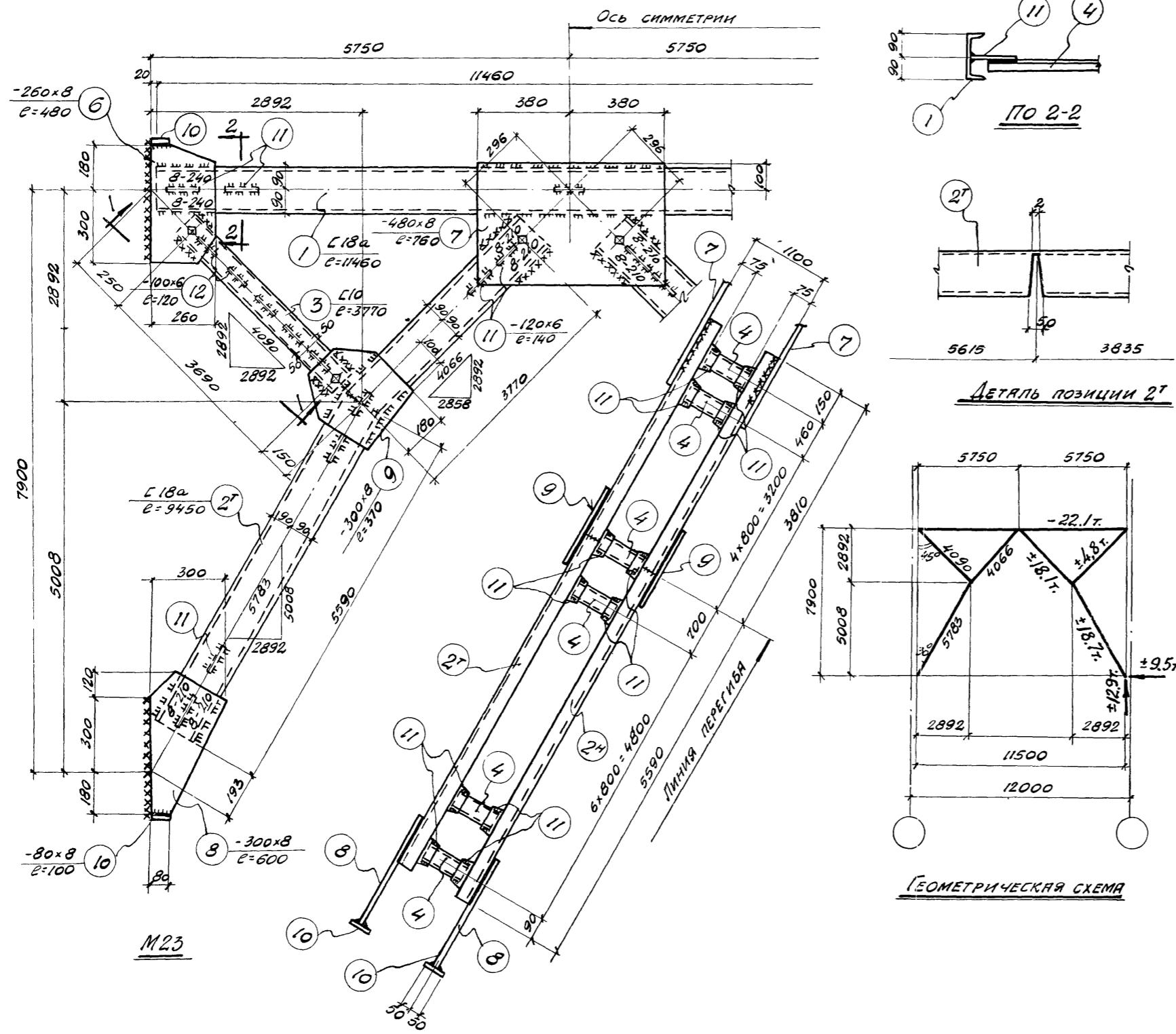
ВЕС НАПЛАВЛЕННОГО МЕТАЛЛА 2%

4844 41

	R-01-07
	Балтийск 5.



No 1-1



Спецификация стали на 1 штуку каждой марки

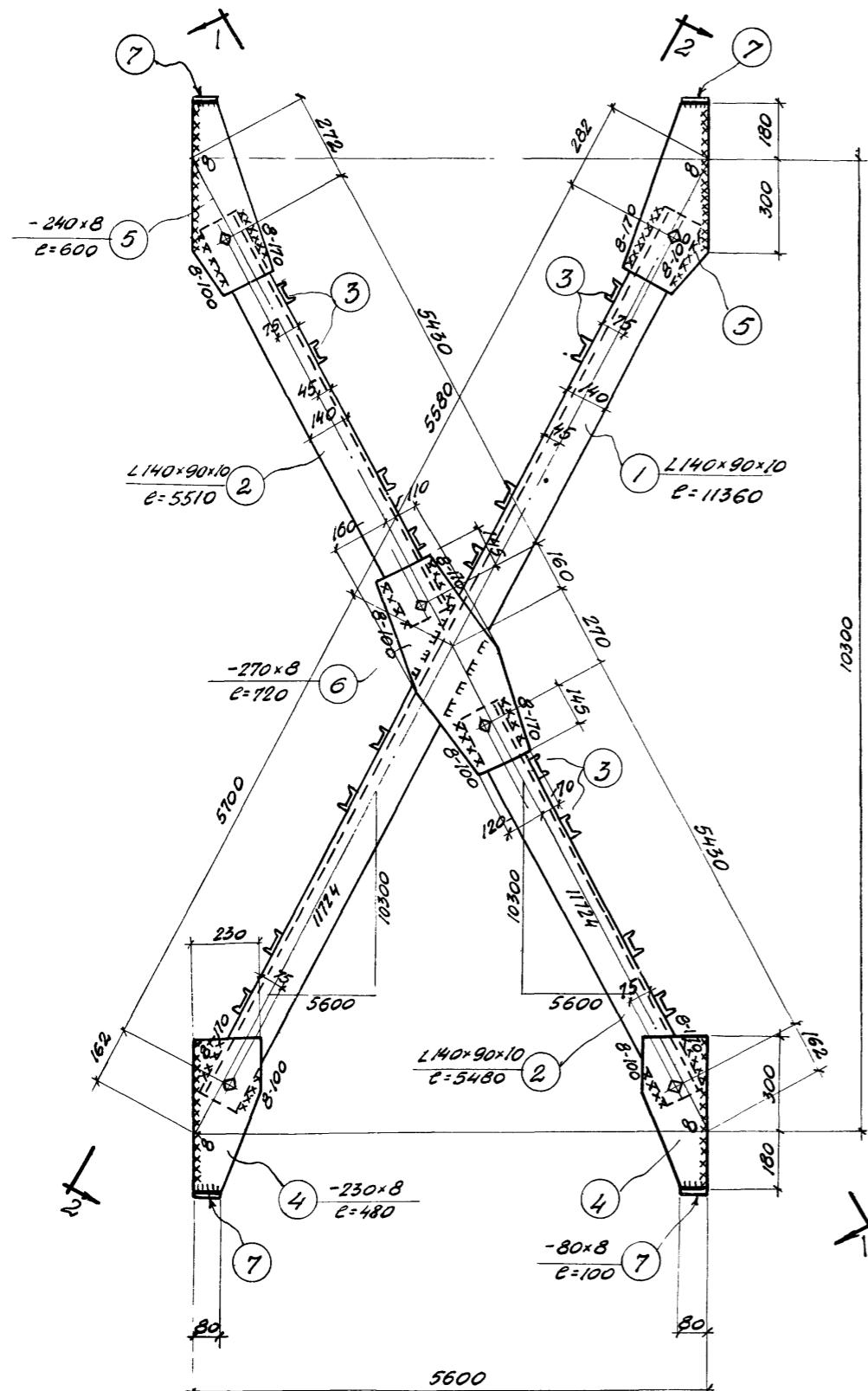
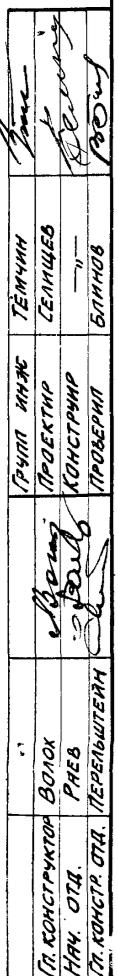
МАТЕРИАЛ: СТАЛЬ МАРКИ СТ. 3

Отпра- вочная марка	№ поз	Профиль	Длина мм	К-80 шт.	Вес кг			Примечание
					шт.	всех	Марки	
М 23	1	С18а	11460	2	197,1	394,2		ГОСТ 8240-56
	2 ^т Н	С18а	9450	2+2	162,5	650,0		—"
	3	С10	3770	4	34,7	138,8		—"
	4	С10	950	41	8,74	358,3		—"
	5	С6,5	990	10	6,43	64,3		—"
	6	-260x8	480	4	7,9	31,6		
	7	-480x8	760	2	23,9	47,8		
	8	-300x8	600	4	11,3	45,2		
	9	-300x8	370	4	7,0	28,0		
	10	-80x8	100	8	0,5	4,0		
	11	-120x6	140	82	0,92	75,2		
	12	-100x6	120	20	0,57	11,4		
Вес наплавленного металла 2%					37,0			10886

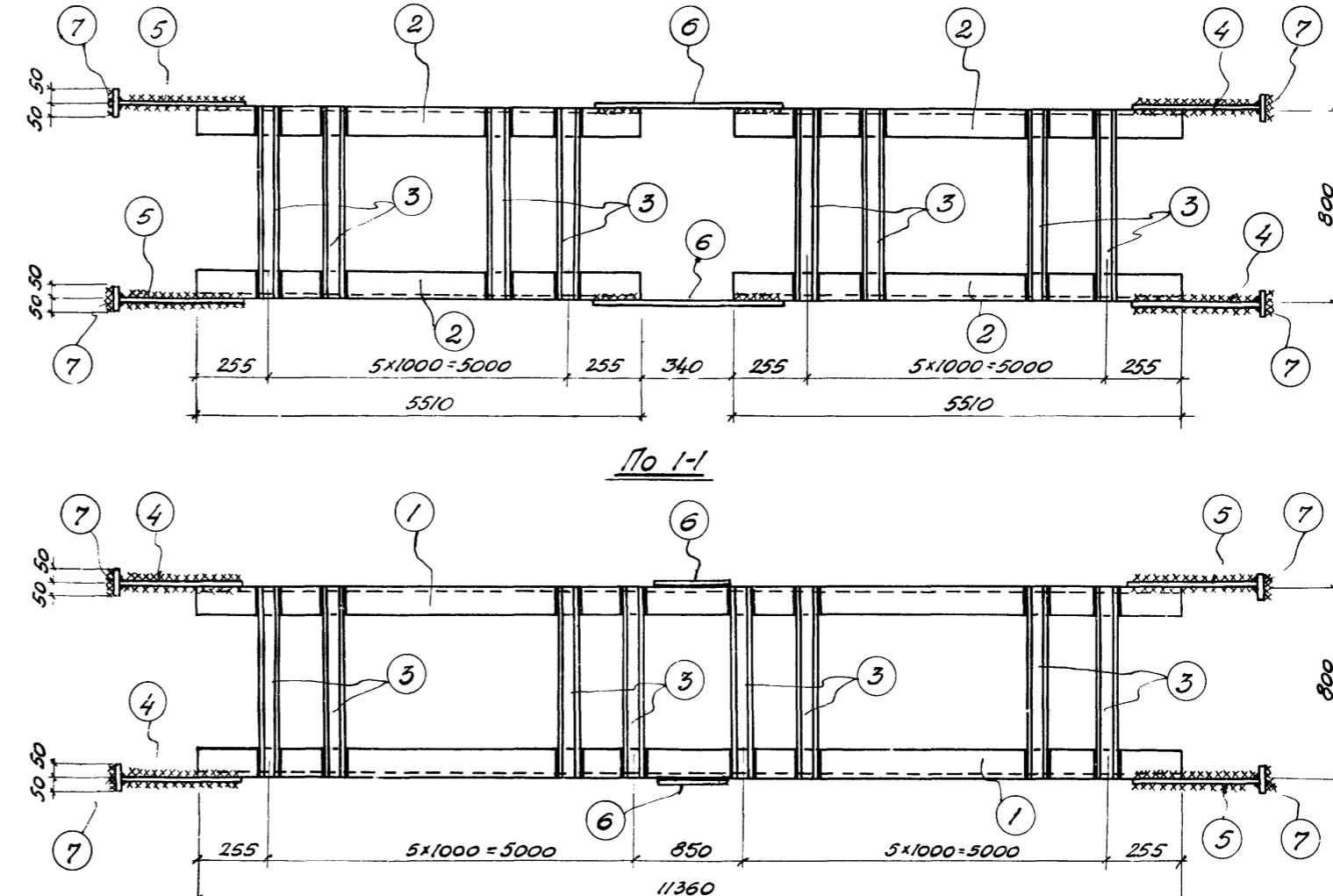
ПРИМЕЧАНИЯ:

1. ВСЕ БОЛТЫ $d=20$ ММ.
 2. ВСЕ ОБРЕЗЫ = 40 ММ.
 3. ВСЕ СВАРНЫЕ ШВЫ, КРОМЕ ОГОВОРЕННЫХ, СЧИТАТЬ ГОЛДИННОЙ $n_{ш} = 6$ ММ.
 4. ВСЕ СВАРНЫЕ ШВЫ ВЫПОЛНЯТЬ ЭЛЕКТРОДАМИ ТИПА З42 ГОСТ 2523-51.
 5. СВЯЗИ ДЛЯ ПЕРЕВОЗКИ СЛОЖЕНЬ И ПЕРЕВЯЗАТЬ.
 6. МОНТАЖНАЯ СХЕМА СВЯЗЕЙ ПОМЕЩЕНА НА ЛИСТЕ .32.
 7. В ГЕОМЕТРИЧЕСКОЙ СХЕМЕ СВЯЗИ ДАНЫ РАСЧЕТНЫЕ УСИЛИЯ НА ОДНУ ВЕТВЬ.

4844 42



M24



ГЕОМЕТРИЧЕСКАЯ СХЕМА СВЯЗИ

ПРИМЕЧАНИЯ.

1. ВСЕ БОЛТЫ $d = 20$ ММ.
 2. ВСЕ ОБРЕЗЫ $= 40$ ММ.
 3. ВСЕ СВАРНЫЕ ШВЫ, КРОМЕ ОГОВОРЕННЫХ, СЧИТАТЬ ТОПЩИНОЙ $h_s = 6$ ММ.
 4. ВСЕ СВАРНЫЕ ШВЫ ВЫПОЛНЯТЬ ЭЛЕКТРОДАМИ ТИПА 742 ГОСТ 2523-51.
 5. СВЯЗИ ДЛЯ ПЕРЕВОЗКИ СЛОЖИТЬ И ПЕРЕВЯЗАТЬ.
 6. МОНТАЖНАЯ СХЕМА СВЯЗЕЙ ПОМЕЩЕНА НА ЛИСТЕ **32**.
 7. В ГЕОМЕТРИЧЕСКОЙ СХЕМЕ СВЯЗИ ДАНЫ РАСЧЕТНЫЕ УСИЛИЯ НА ОДНУ ВЕТВЬ

ВЕС НАПЛАВЛЕННОГО МЕТАЛЛА 2% . 20,5

4844 43

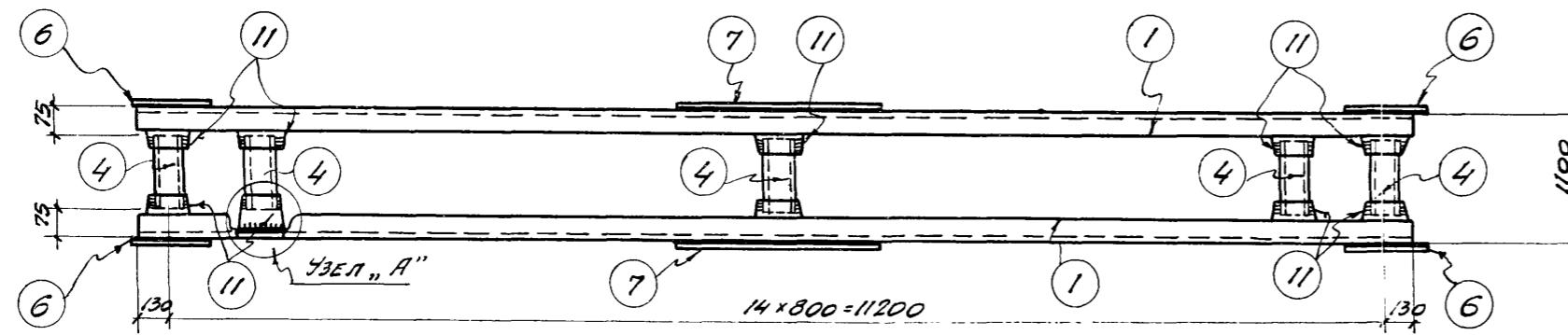
43

К-01-07
Выпуск 5.

TA
1958r.

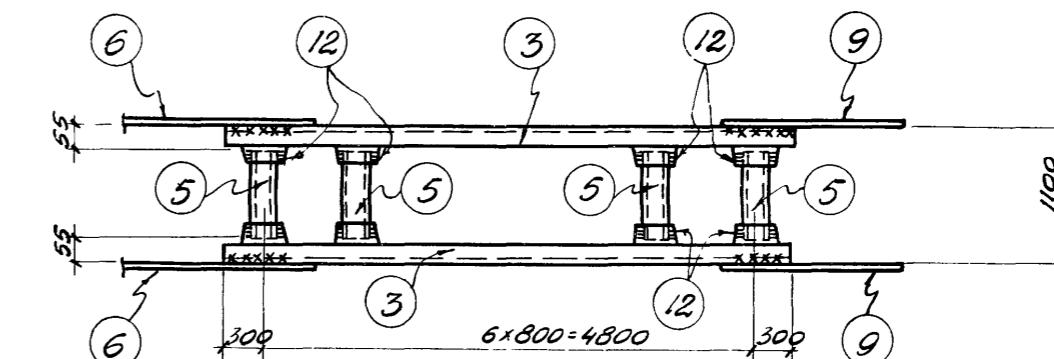
ВЕРТИКАЛЬНАЯ СВЯЗЬ М24 ПО КОЛОННАМ

К-01-07
выпуск 5.

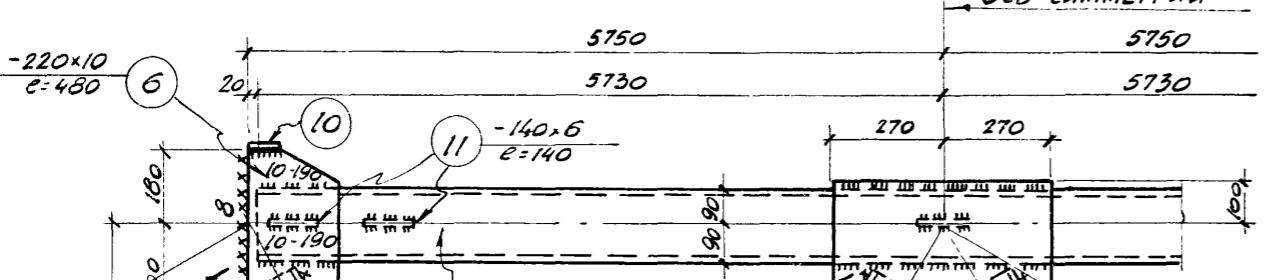


$$14 \times 800 = 11200$$

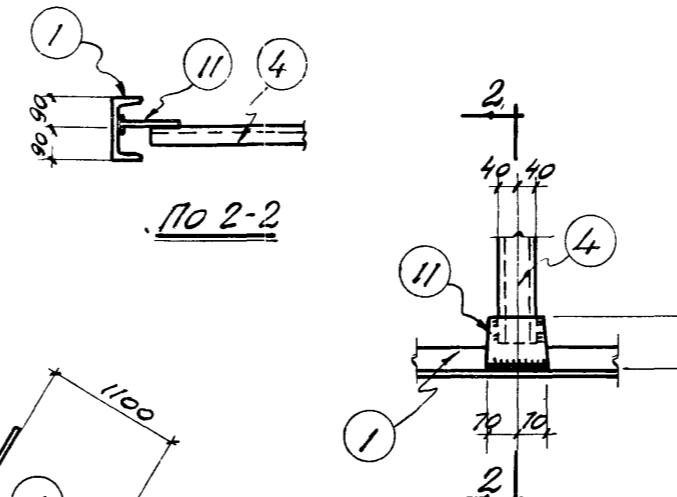
Ось симметрии



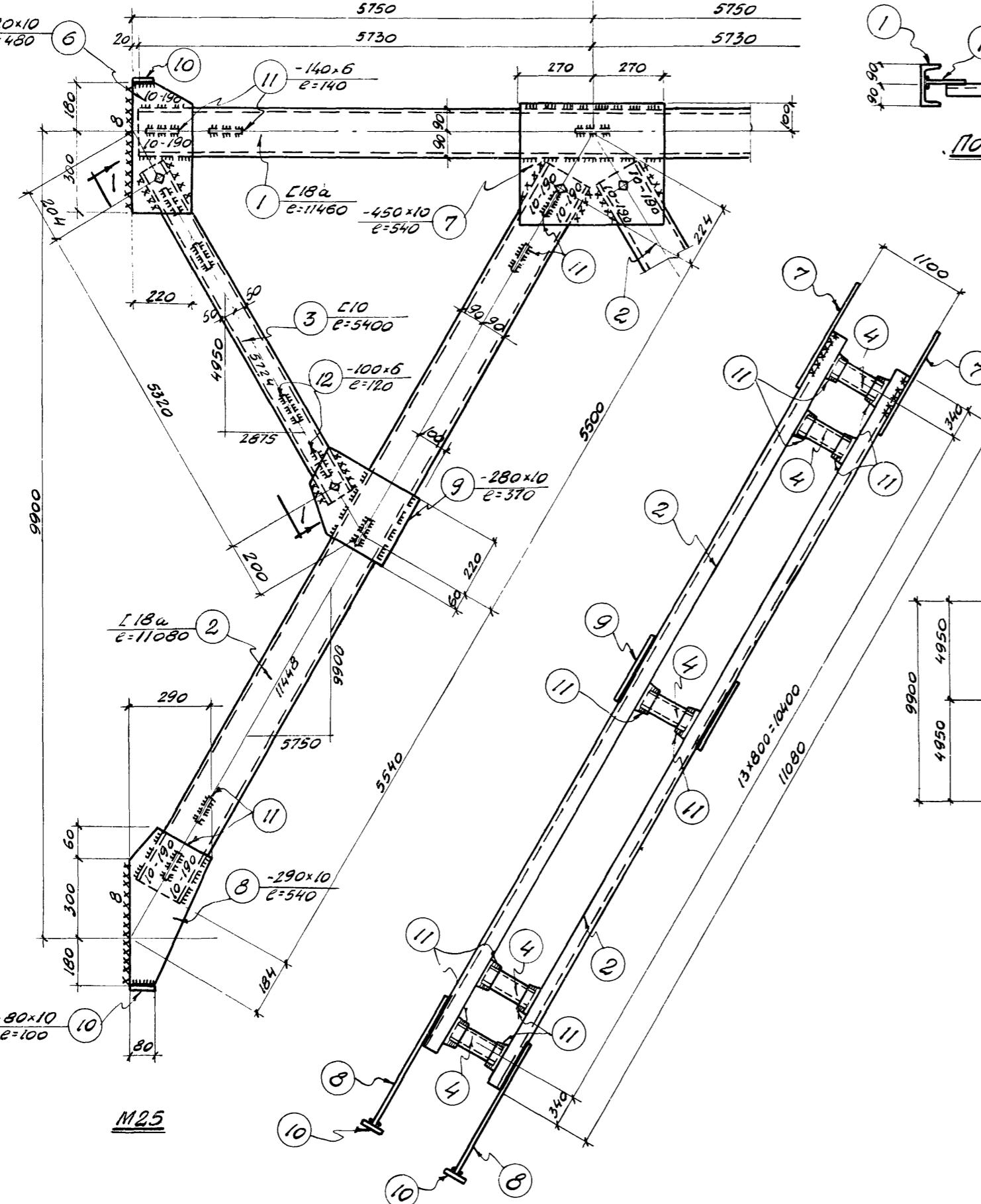
No 1-1



NO 2-2



ЧЗЕЛ „А

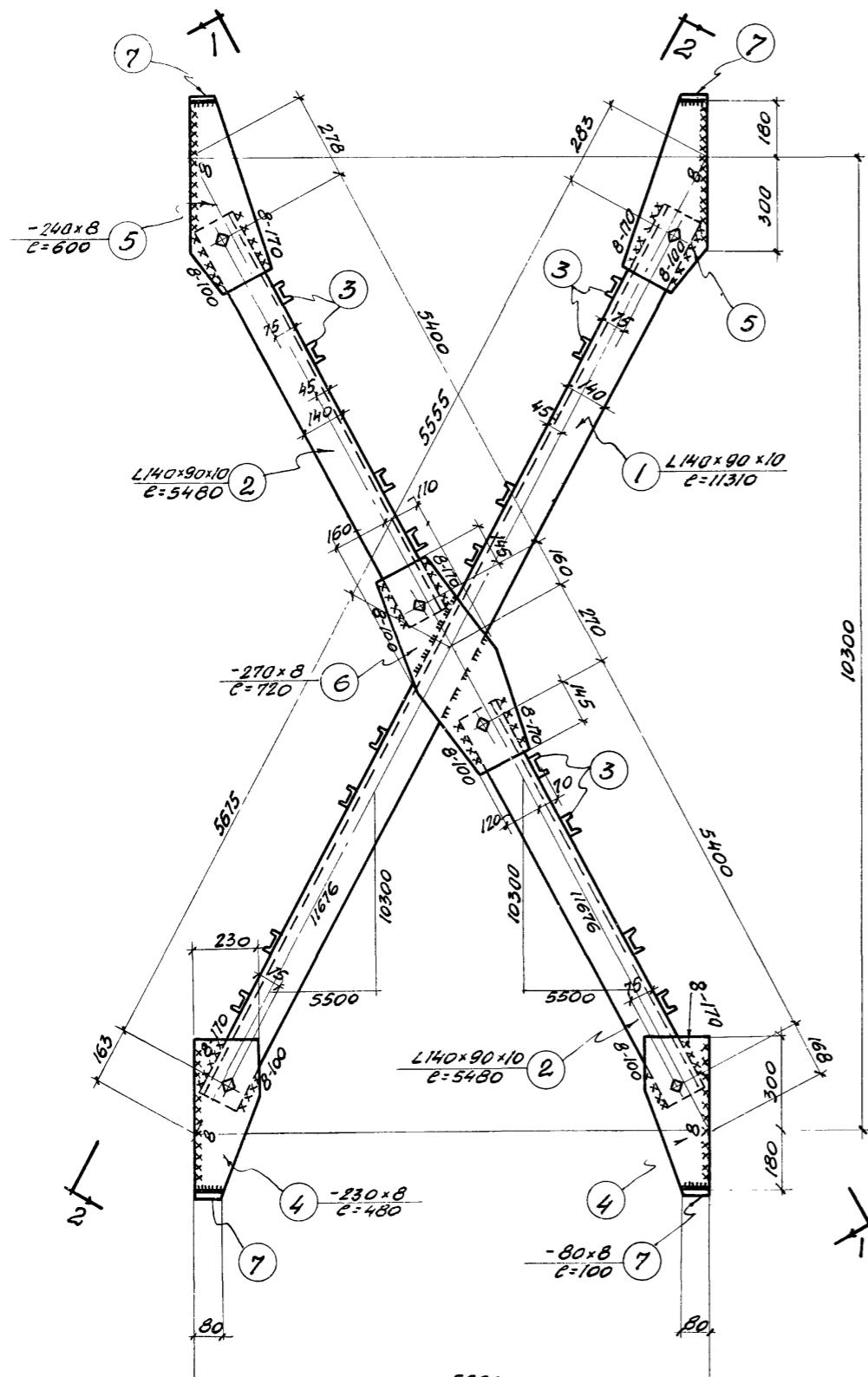


ГЕОМЕТРИЧЕСКАЯ СХЕМА

ПРИМЕЧАНИЯ:

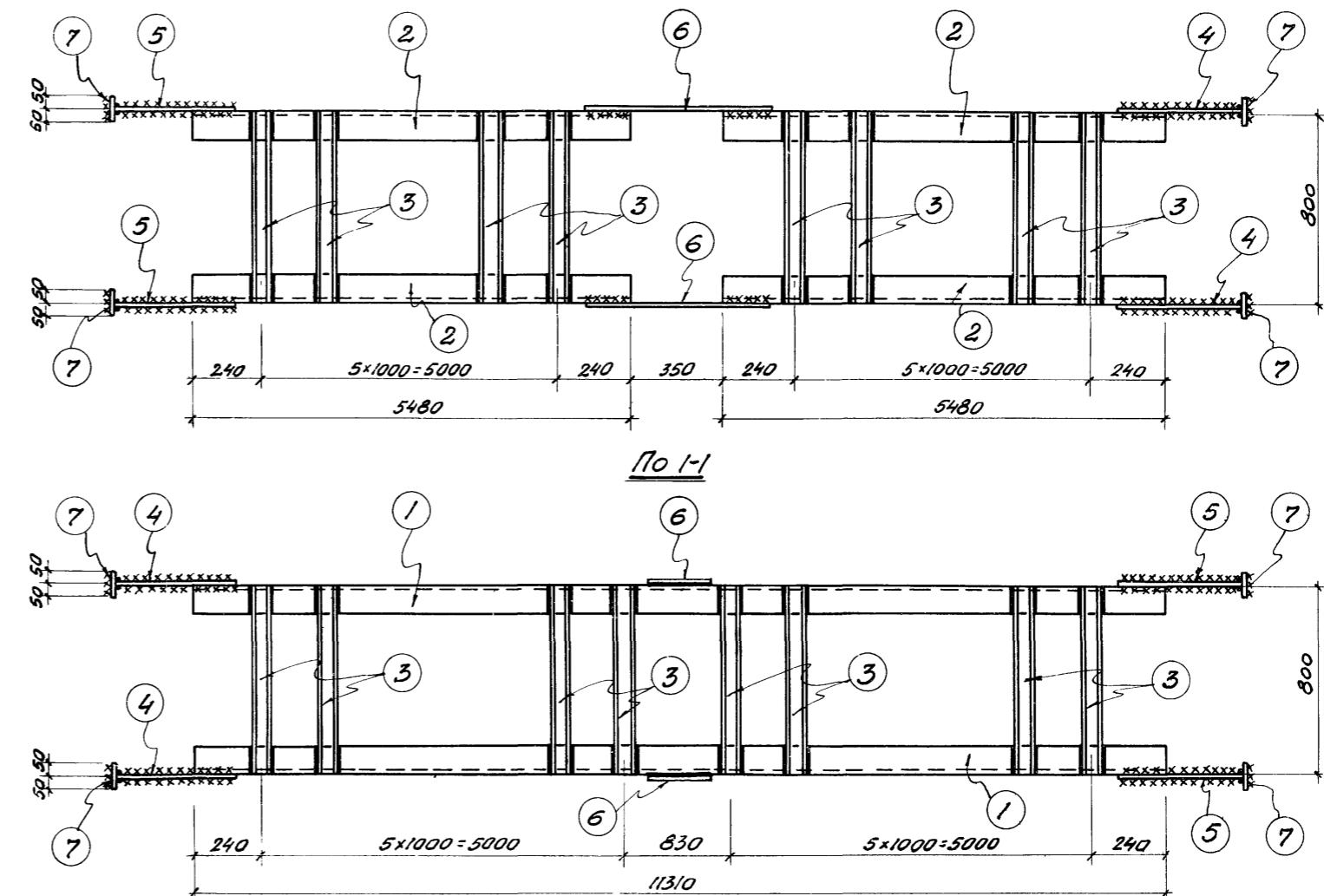
1. ВСЕ БОЛТЫ $d=20$ ММ.
 2. ВСЕ ОБРЕЗЫ = 40 ММ.
 3. ВСЕ СВАРНЫЕ ШВЫ, КРОМЕ ОГОВОРЕННЫХ, СЧИТАТЬ ТОЛЩИНОЙ $h_{ш} = 6$ ММ.
 4. ВСЕ СВАРНЫЕ ШВЫ ВЫПОЛНЯТЬ ЭЛЕКТРОДАМИ ТИПА Э42 ГОСТ 2523-51.
 5. СВЯЗИ ДЛЯ ПЕРЕВОЗКИ СЛОЖИТЬ И ПЕРЕВЯЗАТЬ.
 6. МОНТАЖНАЯ СХЕМА СВЯЗЕЙ ПОМЕЩЕНА НА ЛИСТЕ . 32.
 7. В ГЕОМЕТРИЧЕСКОЙ СХЕМЕ СВЯЗИ ДАНЫ РАСЧЕТНЫЕ УСИЛИЯ НА ОДИНУ ВЕТВЬ.

ГРУППА ИНЖ.: ТЕМЧИН Геннадий
Борисов Геннадий
СЕМЧИЧЕВ
Конструктор
ПРОВЕРИЛ БЛИНОВ
ГРУППА ОТД. ПЕРЕНОШЕЙКИ
Генеральный конструктор Волох
Зам. нач. отд. Рязев
Старший инженер Степанов



M26

- ГЕОМЕТРИЧЕСКАЯ СХЕМА СВЯЗИ
- ПРИМЕЧАНИЯ:
1. Все болты $d=20$ мм
 2. Все обрезы = 40 мм
 3. Все сварные швы, кроме оговоренных, считать толщиной $h_s = 6$ мм
 4. Все сварные швы выполнять электродами типа Э42 ГОСТ 2523-51.
 5. Связи для перевозки сложить и перевязать.
 6. Монтажная схема связи помещена на листе 36.
 7. В геометрической схеме связи даны расчетные усилия на одну ветвь.



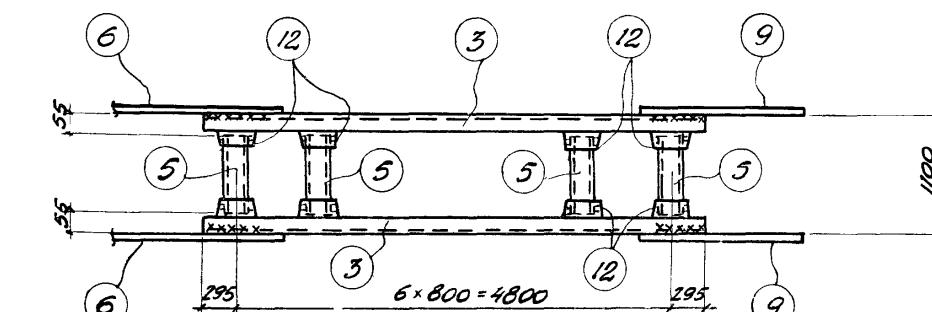
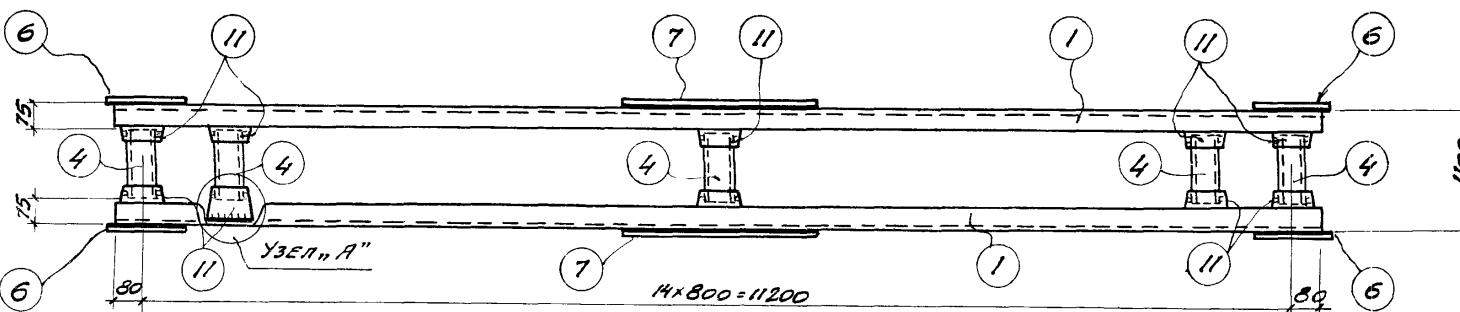
Отправочная марка	НН поз.	Профиль	Длина мм.	К-во шт.	ВЕС КГ			Примечание
					шт.	ВСЕХ	Марка	
М26	1	L140x90x10	113/0	2	198,0	396,0		ГОСТ 8510-57
	2	L140x90x10	5480	4	95,9	383,6		—
	3	58	800	24	6,2	148,8		—
	4	-230x8	480	4	6,9	27,6		ГОСТ 8240-56
	5	-240x8	600	4	9,2	36,8		—
	6	-270x8	720	2	12,2	24,4		—
	7	-80x8	100	8	0,5	4,0		—
ВЕС НАПЛАВЛЕННОГО МЕТАЛЛА 2%								20,4

4844 45

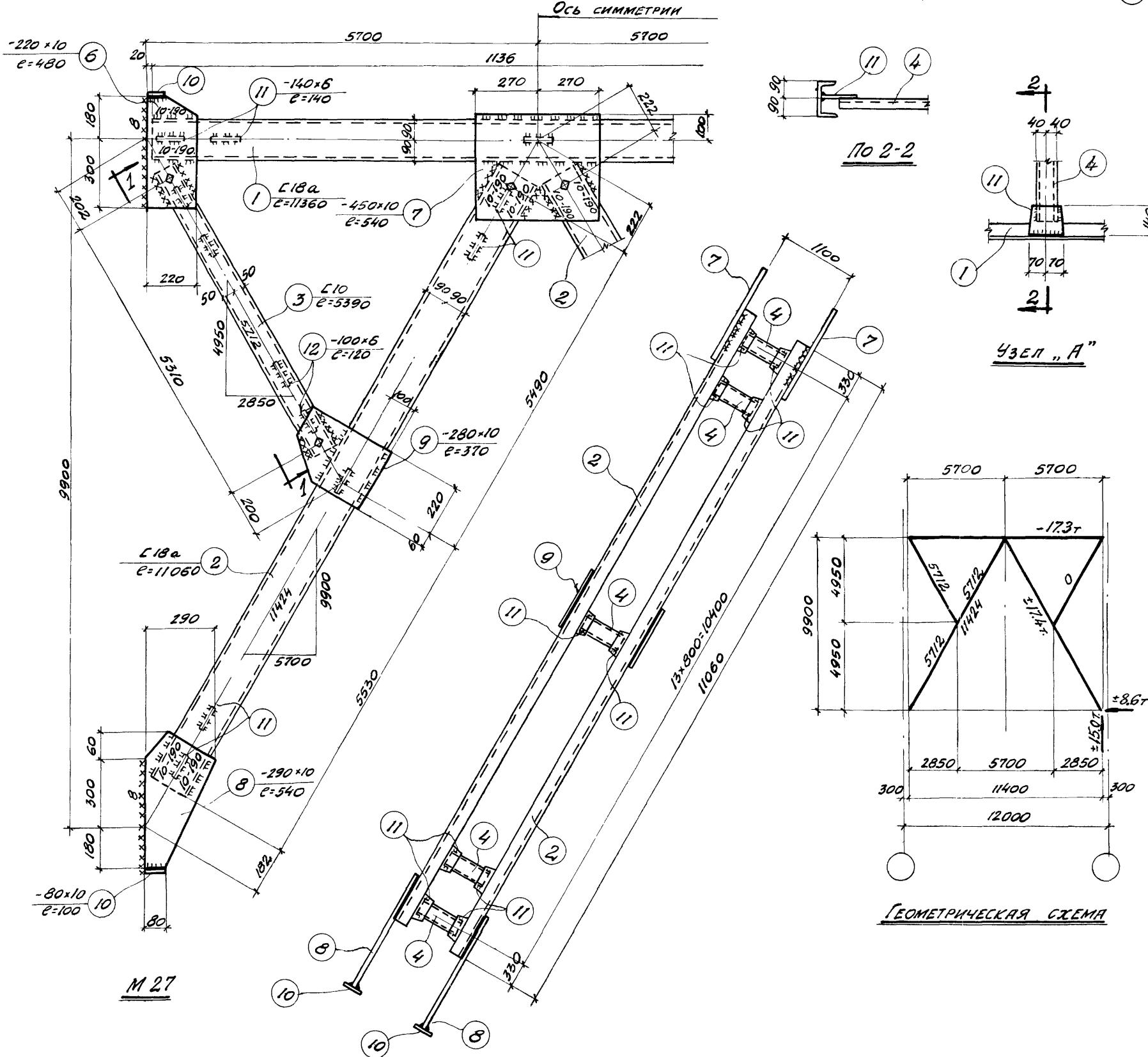
К-01-07
Выпуск 5.ТА
1958г

ВЕРТИКАЛЬНАЯ СВЯЗЬ М26 ПО КОЛОННАМ

Лист 39



No 1-1



ГЕОМЕТРИЧЕСКАЯ СХЕМА

СПЕЦИФИКАЦИЯ СТАЛИ НА 1 ШТУКУ КАЖДОЙ МАРКИ

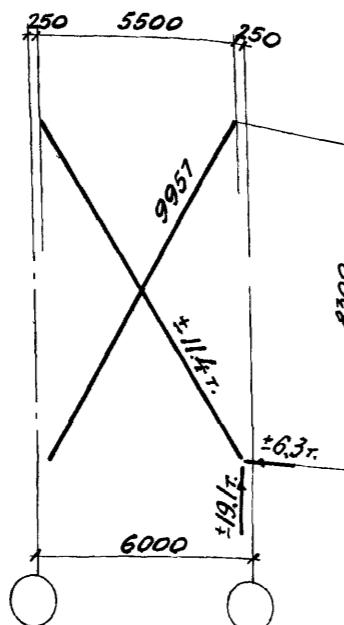
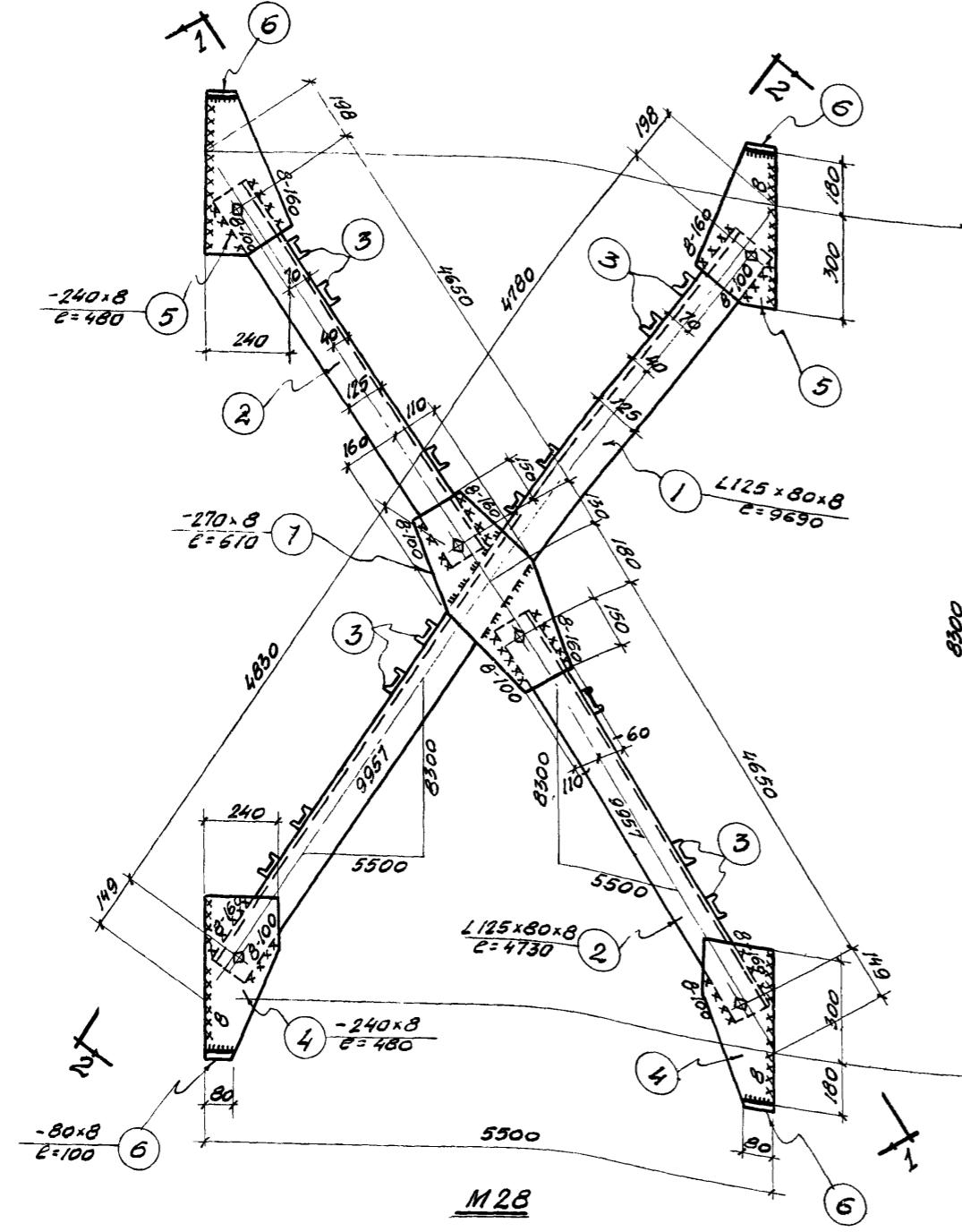
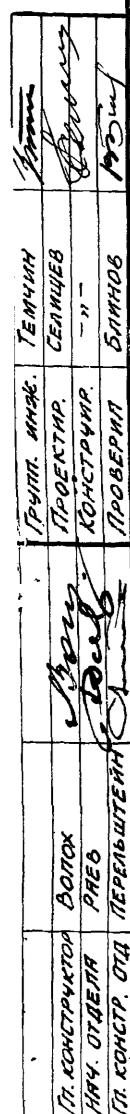
МАТЕРИАЛ: СТАЛЬ МАРКИ Ст. 3

ОТПРА- ВОЧНАЯ МАРКА	№ ПОЗ.	ПРОФИЛЬ	ДЛИНА ММ	К-ВО ШТ.	ВЕС КГ			ПРИМЕЧАНИЯ
					Шт.	ВСЕХ	МАРКИ	
	1	С18°	11360	2	195,4	390,8		ГОСТ 8240-56
	2	С18°	11060	4	190,2	760,8		—"
	3	С10	5390	4	49,6	198,4		—"
	4	С8	950	43	7,4	318,2		—"
	5	С6,5	990	14	6,4	89,6		—"
	6	-220x10	480	4	8,3	33,2		
	7	-450x10	540	2	19,4	38,8		
	8	-290x10	540	4	12,2	48,8		
	9	-280x10	370	4	8,1	32,4		
	10	-80x10	100	8	0,5	4,0		
	11	-140x6	140	86	0,98	79,1		
	12	-100x6	120	28	0,57	16,0		
ВЕС НАПЛАВЛЕННОГО МЕТАЛЛА					2%	40,2		

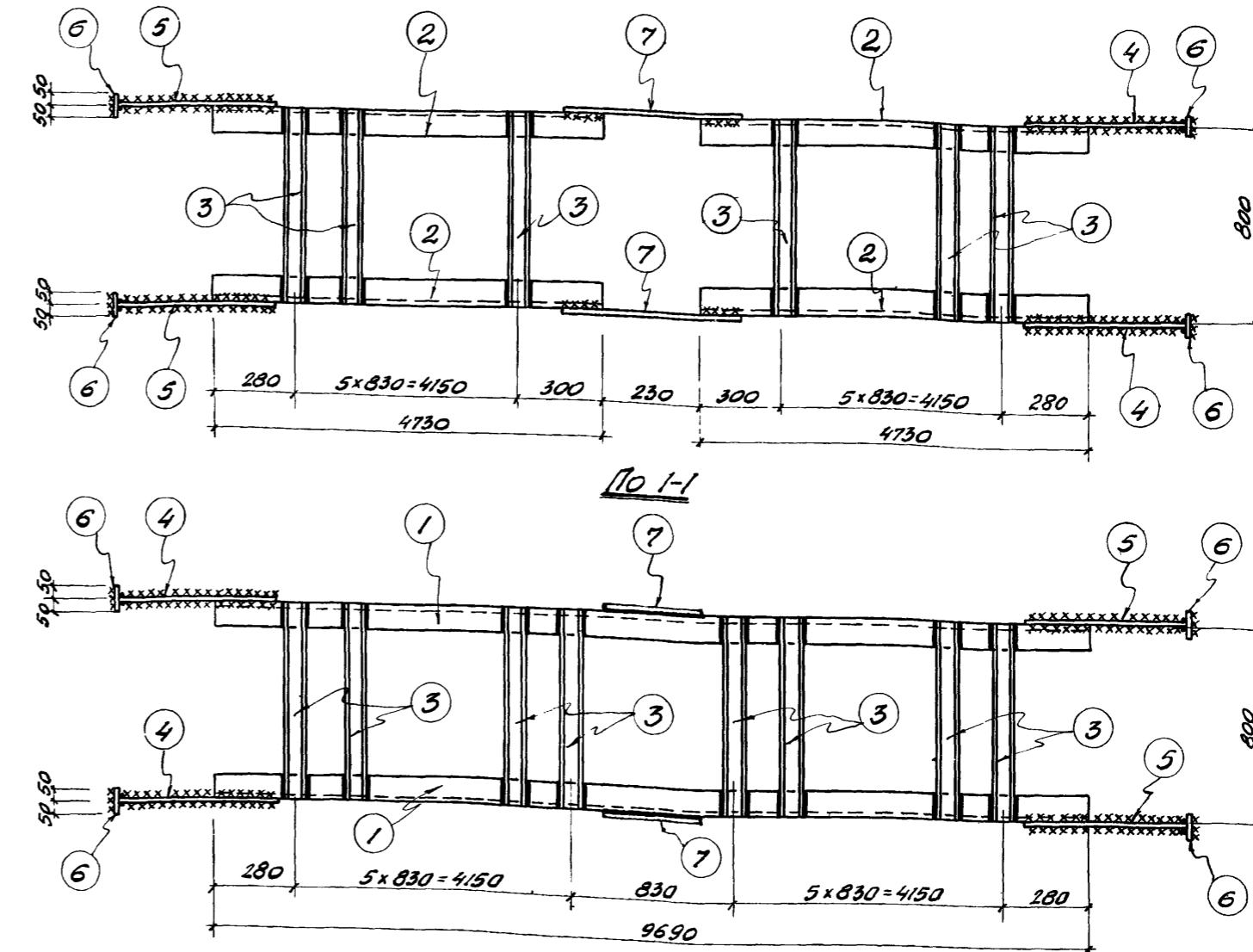
ПРИМЕЧАНИЯ:

1. ВСЕ БОЛТЫ $d=20$ ММ.
 2. ВСЕ ОБРЕЗЫ = 40 ММ.
 3. ВСЕ СВАРНЫЕ ШВЫ, КРОМЕ ОГОВОРЕННЫХ СЧИТАТЬ ТОЛЩИНОЙ $n_{ш} = 6$ ММ.
 4. ВСЕ СВАРНЫЕ ШВЫ ВЫПОЛНЯТЬ ЭЛЕКТРОДАМИ ТИПА Э42 ГОСТ 2523-51.
 5. СВЯЗИ ДЛЯ ПЕРЕВОЗКИ СЛОЖИТЬ И ПЕРЕВЯЗАТЬ.
 6. МОНТАЖНАЯ СХЕМА СВЯЗЕЙ ПОМЕЩЕНА НА ЛИСТРЕ 32.
 7. В ГЕОМЕТРИЧЕСКОЙ СХЕМЕ СВЯЗИ ДАНЫ РАСЧЕТНЫЕ УСИЛИЯ НА ОДИНУ ВЕТВЬ.

4844 46



ГЕОМЕТРИЧЕСКАЯ СХЕМА СВЯЗИ



ПРИМЕЧАНИЯ

1. ВСЕ БОЛТЫ $d=20\text{мм}$
 2. ВСЕ ОБРЕЗЫ $= 40\text{мм}$
 3. ВСЕ СВАРНЫЕ ШВЫ, КРОМЕ ОГОВОРЕННЫХ,
СЧИТАТЬ ТОЛЩИНОЙ $h_{ш}=6\text{мм}$
 4. ВСЕ СВАРНЫЕ ШВЫ ВЫПОЛНЯТЬ ЭЛЕКТРОДАМИ
типа 342 ГОСТ 2523-51.
 5. СВЯЗИ ДЛЯ ПЕРЕВОЗКИ СЛОЖИТЬ И ПЕРЕВЯЗАТЬ.
 6. МОНТАЖНАЯ СХЕМА СВЯЗЕЙ ПОМЕЩЕНА НА ЛИСТЕ . ЗГ
 7. В ГЕОМЕТРИЧЕСКОЙ СХЕМЕ СВЯЗИ ДАНЫ РАСЧЕТНЫЕ
ЧИЛИЯ НА ОДНУ ВЕТВЬ.

ВЕС НАПЛАВЛЕННОГО МЕТАЛЛА 20% 13,

4844 47

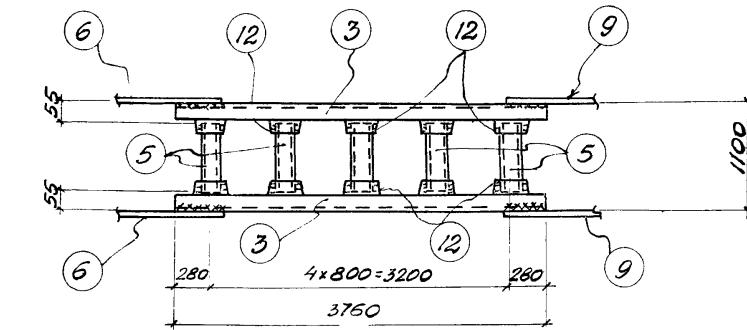
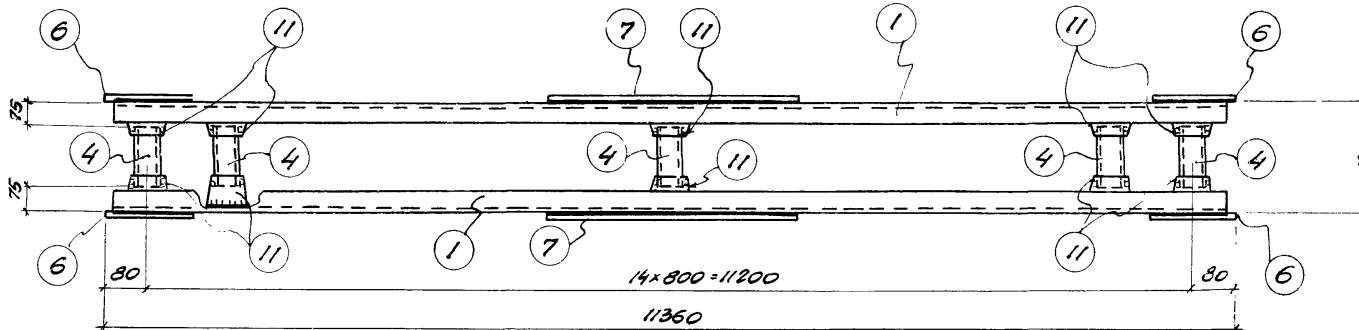
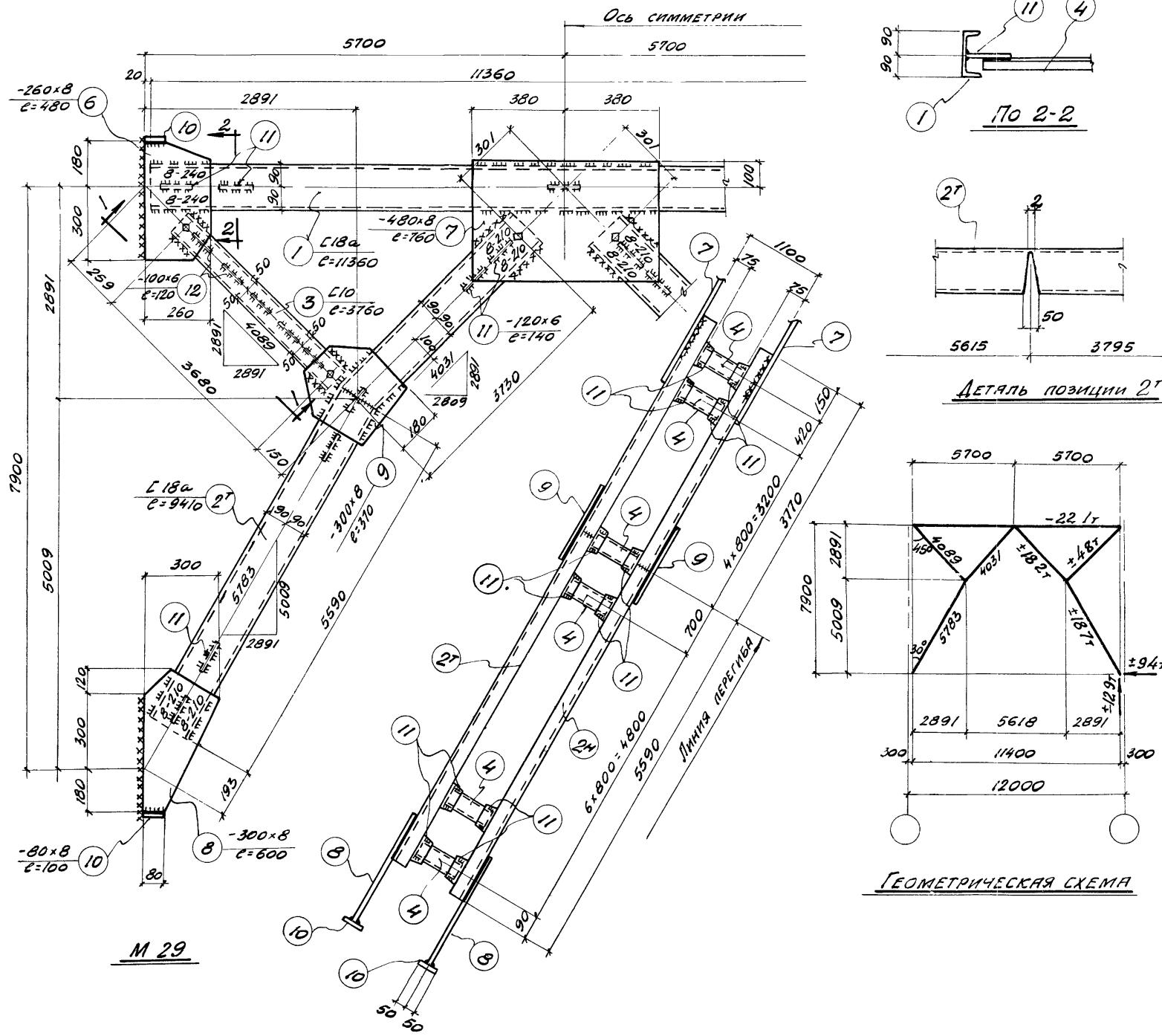
K-01-07
B-11445

TA
1958r.

ВЕРТИКАЛЬНАЯ СВЯЗЬ М28 ПО КОЛОННАМ

К-01-07
Выпуск 5.
Лист 41

(46)

ПО 1-1

СПЕЦИФИКАЦИЯ СТАЛИ НА 1 ШТУКУ КАЖДОЙ МАРКИ							
МАТЕРИАЛ: Сталь марки ст.3							
ОТПРАВОЧНАЯ МАРКА	НН ПОЗ	ПРОФИЛЬ	ДЛИНА ММ	К-ВО ШТ.	ВЕС КГ		ПРИМЕЧАНИЕ
					ШТ.	ВСЕХ	
1	Г18а		11360	2	195,4	390,8	ГОСТ 8240-56
2	Г18а		9410	242	161,85	647,4	"
3	Г10		3760	4	34,6	138,4	"
4	Г10		950	41	8,74	358,3	"
5	Г6,5		990	10	6,43	64,3	"
6	-260x8 $c=480$		480	4	7,9	31,6	
7	-480x8 $c=760$		760	2	23,9	47,8	
8	-300x8 $c=600$		600	4	11,3	45,2	
9	-300x8 $c=600$		370	4	7,0	28,0	
10	-80x8 $c=100$		100	8	0,5	4,0	
11	-140x6 $c=120$		140	82	0,92	75,2	
12	-100x6 $c=120$		120	20	0,57	11,4	
ВЕС НАПЛАВЛЕННОГО МЕТАЛЛА 2%							36,8

ПРИМЕЧАНИЯ:

- Все болты $d=20\text{мм}$.
- Все обрезы $=40\text{мм}$.
- Все сварные швы, кроме оговоренных считать толщиной $h_{ш}=6\text{мм}$.
- Все сварные швы выполнять электродами типа Э42 ГОСТ 2523-51.
- Связи для перевозки сложить и перевязать.
- Монтажная схема связей помещена на листе 32.
- В геометрической схеме связи даны расчетные усилия на одну ветвь.

4844

(48)

ТА
1958г.

Вертикальная связь М29 по колоннам

К-01-07
Выпуск 5.
лист 42