

ТИПОВЫЕ КОНСТРУКЦИИ, ИЗДЕЛИЯ И УЗЛЫ

СЕРИЯ 1.020.1-6СП

ДОПОЛНИТЕЛЬНЫЕ ИЗДЕЛИЯ НУЛЕВОГО ЦИКЛА
К КАРКАСУ 1.020.1-2С/89 ДЛЯ ПРОСАДОЧНЫХ

ГРУНТОВ

(ДЛЯ ОБЩЕСТВЕННЫХ ЗДАНИЙ)

ВЫПУСК 0-1

УКАЗАНИЯ ПО ПРИМЕНЕНИЮ ИЗДЕЛИЙ.

1048-02
Цоко. 2-14

ТИПОВЫЕ КОНСТРУКЦИИ, ИЗДЕЛИЯ И УЗЛЫ

СЕРИЯ 1.020.1-6СП

ДОПОЛНИТЕЛЬНЫЕ ИЗДЕЛИЯ НУЛЕВОГО ЦИКЛА
К КАРКАСУ 1.020.1-20/89 ДЛЯ ПРОСАДОЧНЫХ

ГРУНТОВ

(ДЛЯ ОБЩЕСТВЕННЫХ ЗДАНИЙ)

ВЫПУСК 0-1

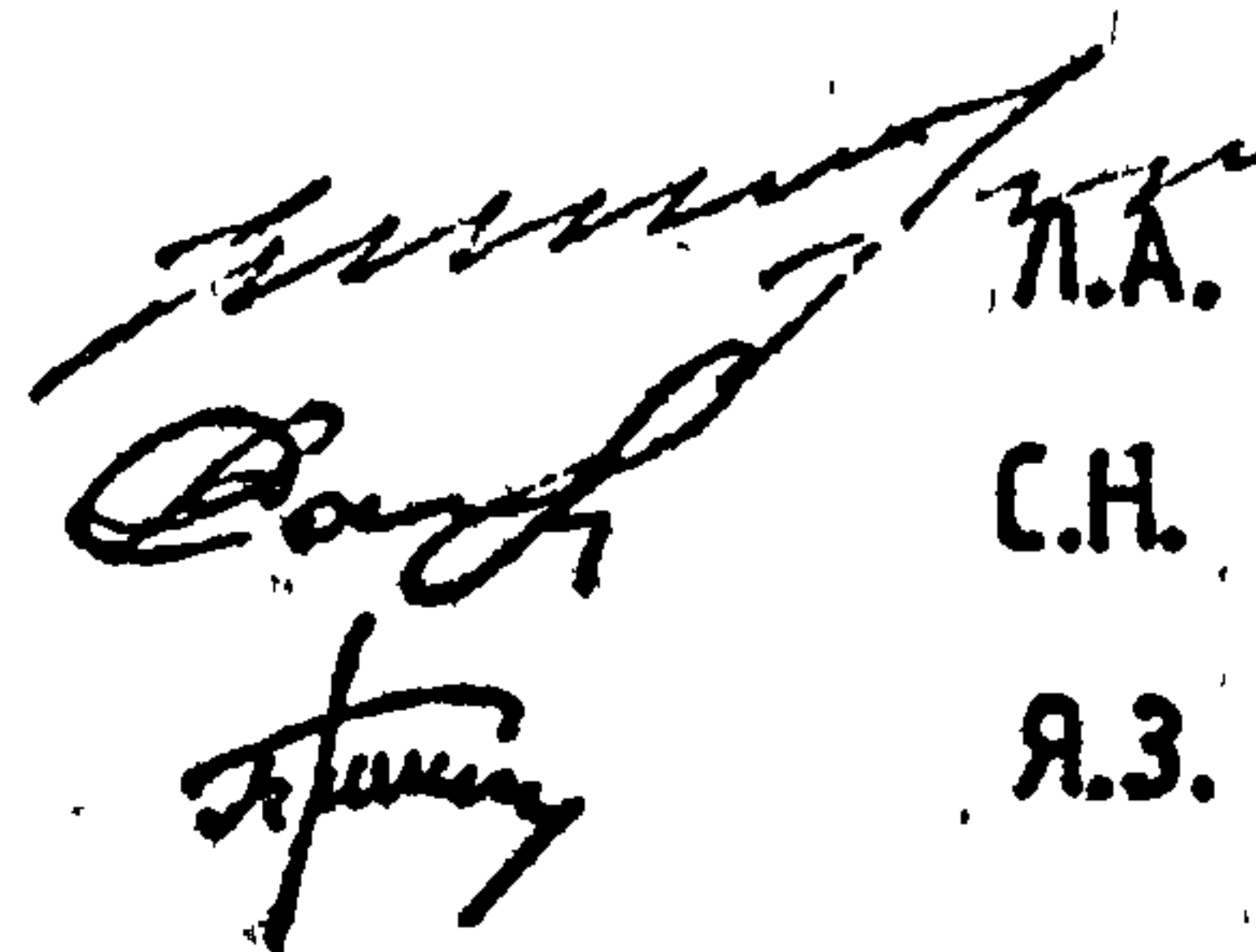
УКАЗАНИЯ ПО ПРИМЕНЕНИЮ ИЗДЕЛИЙ.

РАЗРАБОТАН:
ИНСТИТУТОМ ТАШЗНИИЭП

ГЛАВНЫЙ ИНЖЕНЕР ИНСТИТУТА

НАЧАЛЬНИК ОТДЕЛА

ГЛАВНЫЙ ИНЖЕНЕР ПРОЕКТА



Л.А. МУХАМЕДШИН

С.Н. ТУРСУНБАЕВА

Я.З. ГИЛЬМАН

ТЕХНИЧЕСКИЕ РЕШЕНИЯ
УТВЕРЖДЕНЫ ГОСКОМАРХИТЕКТУРЫ
12.07.89 ПИСЬМО N ЮШ-2-1170.
РАБОЧИЕ ЧЕРТЕЖИ ВВЕДЕНЫ
В ДЕЙСТВИЕ ТАШЗНИИЭП.
ПРИКАЗ N 21-тп ОТ 20.09.89

Т.К. 1.020.1-б.сп.0-1. Вып 0-1.

ОБОЗНАЧЕНИЕ	НАИМЕНОВАНИЕ	СТР.
1.020.1-б.сп.0-1	СОДЕРЖАНИЕ	2
-01 ПЗ	ПОЯСНИТЕЛЬНАЯ ЗАПИСКА	3
-02	ПРИМЕР РЕШЕНИЯ НИЖНЕГО ОБЛАДОННОГО ПОЯСА - ФУНДАМЕНТА	18
-03	СХЕМА РАСПОЛОЖЕНИЯ ДИАФРАГМ ЖЕСТКОСТИ НА ОТН. - 0.310	19
-04	СХЕМА РАСПОЛОЖЕНИЯ КОЛОДН И ДИАФРАГМ ЖЕСТКОСТИ НУЛЕВОГО ЦИКЛА	20
-05	СХЕМА РАСПОЛОЖЕНИЯ ПЕРЕКРЫТИЯ НА ОТН. - 0.000	21
-06	РАЗРЕЗЫ 1-1; 2-2	22
-07	ДЕТАЛИ I, II, III, IV	23
-08	СХЕМЫ КОМПАНОВКИ КОЛОДН И ДИАФРАГМ ЖЕСТКОСТИ	24
-09	СХЕМЫ РАСПОЛОЖЕНИЯ ДИАФРАГМ ЖЕСТКОСТИ ДЛЯ РАЗЛИЧНЫХ ВЫСОТ НУЛЕВОГО ЦИКЛА	25
-10	ПРИМЕР РЕШЕНИЯ ЛЕСТИЧНОЙ КЛЕТКИ	27
-11 СМ	КОНСТРУКТИВНЫЕ СХЕМЫ ПЛАНИ И ГРАФИКИ ОПРЕДЕЛЕНИЯ ВЫСОТЫ ФУНДАМЕНТНО-ПОДВАЛЬНОЙ ЧАСТИ	28

				1.020.1-б.сп.0-1		
РАЗРАБ.	ГОРДОНОВА	7/10/0	09.89	СТАДИЯ	ЛИСТ	ЛИСТОВ
Г.П.	ГИЛЬМАН Я	7/10/0	09.89	Р		1
П.С.С.	БОРЩУКОВА	7/10/0	09.89	Содержание ТАШЗНИИЭП		
И.И.С.	БУДУНОВА	7/10/0	09.89			
К.КОНТ.	РОМАНОВА	7/10/0	09.89			

1. ОБЩАЯ ЧАСТЬ

1.1. ИСХОДНЫМИ ДАННЫМИ ДЛЯ ПРОЕКТИРОВАНИЯ ДОПОЛНИТЕЛЬНЫХ ИЗДЕЛИЙ НУЛЕВОГО ЦИКЛА К КАРКАСУ 1.020.1-2С/89 ДЛЯ ПРОСАДОЧНЫХ ГРУНТОВ ЯВИЛИСЬ ХАРАКТЕРИСТИКИ И РАСЧЕТНЫЕ ПАРАМЕТРЫ МЕХАНИЧЕСКИХ СВОЙСТВ ГРУНТОВ, ИЗЛОЖЕННЫЕ В "УКАЗАНИЯХ ПО РАЗРАБОТКЕ И КОРРЕКТИРОВКЕ ТИПОВОЙ ПРОЕКТНОЙ ДОКУМЕНТАЦИИ ОБЩЕСТВЕННЫХ ЗДАНИЙ И СООРУЖЕНИЙ", УТВЕРЖДЕННЫХ ПРИКАЗОМ ГОСГРАЖДАНСТРОЯ N 221 ОТ 28 ИЮНЯ 1986 Г.

1.2. В КАЧЕСТВЕ ОСНОВАНИЯ ПОД ФУНДАМЕНТЫ ПРИНЯТЫ ЛЕССОВИДНЫЕ СУГЛИНКИ СО СЛЕДУЮЩИМИ ФИЗИКО-МЕХАНИЧЕСКИМИ СВОЙСТВАМИ:

1. ТИП ПРОСАДОЧНОСТИ (С УСТРАНЕНИЕМ ПРОСАДОЧНЫХ СВОЙСТВ ГРУНТОВ В ПРЕДЕЛАХ ДЕФОРМИРУЕМОЙ ЗОНЫ) - П.
 2. ТОЛЩИНА ПРОСАДОЧНОЙ ТОЛЩИ, М - БОЛЕЕ 12-15
 3. ВЕЛИЧИНА ПРОСАДКИ ГРУНТОВ ОТ СОБСТВЕННОЙ НАСОМ, М - $S_{cl} < 0,4$
 4. СРЕДНЯЯ ВЕЛИЧИНА НАЧАЛЬНОГО ПРОСАДОЧНОГО ДАВЛЕНИЯ ГРУНТОВ, ТОЛЩИ, КПА (КГС/СМ²) - $P_{cl} = 88 (8,8)$
 5. ХАРАКТЕРИСТИКА УПЛОТНЕННОГО ГРУНТОВОГО СЛОЯ ОСНОВАНИЯ В ВОДОНАСЫЩЕННОМ СОСТОЯНИИ ($S_w = 0,8$)
 - ПЛОТНОСТЬ, КН/М³ (ТС/М³) $P = 19,5 (1,95)$
 - ПЛОТНОСТЬ СКЕЛЕТА УПЛОТНЕННОГО ГРУНТА, КН/М³ (ТС/М³) $P = 14,5 (1,45)$
 - НОРМАТИВНЫЙ УГОЛ ВНУТРЕННЕГО ТРЕНИЯ $\varphi = 24$
 - НОРМАТИВНОЕ УДЕЛЬНОЕ СЦЕПЛЕНИЕ, КПА (КГС/СМ²) $C = 28 (8,3)$
- категория грунта по сейсмическим свойствам - II

- МОДУЛЬ ДЕФОРМАЦИИ, МПА (КГС/СМ²) $E = 15 (1,50)$
 - КОЭФФИЦИЕНТ ТРЕНИЯ ФУНДАМЕНТА К ГРУНТУ $\theta = 0,45$
6. ХАРАКТЕРИСТИКА ГРУНТОВ ОБРАТНОЙ ЗАСЫПКИ В ВОДОНАСЫЩЕННОМ СОСТОЯНИИ:
- ПЛОТНОСТЬ, КН/М³ (ТС/М³) $P_s = 18 (1,8)$
 - НОРМАТИВНЫЙ УГОЛ ВНУТРЕННЕГО ТРЕНИЯ $\varphi = 23$
 - НОРМАТИВНОЕ УДЕЛЬНОЕ СЦЕПЛЕНИЕ, КПА (КГС/СМ²) $C = 28 (8,2)$
 - МАКСИМАЛЬНАЯ ДЛИНА ОТСЕКА ЗДАНИЯ, М 38

1.3. ПРИ РАЗРАБОТКЕ СЕРИИ ПРИНЯТ ПРИНЦИП МАКСИМАЛЬНОЙ УНИФИКАЦИИ КОНСТРУКТИВНЫХ РЕШЕНИЙ ПОДЗЕМНОЙ И НАДЗЕМНОЙ ЧАСТИ ЗДАНИЯ, ПРИНЯТЫХ В СЕРИИ 1.020.1-2С/89.

1.4. ОСОБЕННОСТЬЮ СТРОИТЕЛЬСТВА КАРКАСНЫХ ЗДАНИЙ НА ПРОСАДОЧНЫХ ГРУНТАХ ЯВЛЯЕТСЯ НЕОБХОДИМОСТЬ УЧЕТА ПРИ ПРОЕКТИРОВАНИИ ВЛИЯНИЯ НА КОНСТРУКЦИИ ПОДЗЕМНОЙ И НАДЗЕМНОЙ ЧАСТИ ЗДАНИЯ ДОПОЛНИТЕЛЬНЫХ УСИЛИЙ, ВЫЗВАННЫХ НЕРАВНОМЕРНЫМИ ОСЕДАНИЯМИ И ГОРИЗОНТАЛЬНЫМИ ДЕФОРМАЦИЯМИ ПОВЕРХНОСТИ.

ОДНИМ ИЗ КОНСТРУКТИВНЫХ ЗАЩИТНЫХ МЕРОПРИЯТИЙ ЯВЛЯЕТСЯ РАЗРЕЗКА ЗДАНИЯ НА ОТСЕКИ ДЕФОРМАЦИОННЫМИ ШВАМИ.

РАССТОЯНИЯ МЕЖДУ ДЕФОРМАЦИОННЫМИ ШВАМИ ДОЛЖНЫ ПРИНИМАТЬСЯ НЕ БОЛЕЕ 38 М. С ЦЕЛЬЮ СНИЖЕНИЯ РАСХОДА СТАЛИ РЕКОМЕНДУЕТСЯ ПРИНИМАТЬ ДЛИНЫ ОТСЕКОВ В ПРЕДЕЛАХ 18 + 24 М.

Т.к. 1.020 1-6 СП. Всп. 0-1.

				1.020.1-всп.0-1-01ПЗ			
Разраб	Гильман	<i>[Signature]</i>	09.89	ПОЯСНИТЕЛЬНАЯ Записка	СТАВЛЯ	ЛИСТ	ЛИСТОВ
ГИП	Гильман	<i>[Signature]</i>	09.89		Р	1	5
Гл. спец	Горбачкин	<i>[Signature]</i>	09.89		ТашЗНИИЭП		
Инж. студ	Турсунбаев	<i>[Signature]</i>	09.89				
И. контр	Горбачкин	<i>[Signature]</i>	09.89				

1.5. ОБЕСПЕЧЕНИЕ ПРОЧНОСТИ КАРКАСНО-ПАНЕЛЬНЫХ ЗДАНИЙ ДОСТИГАЕТСЯ ИХ УСИЛЕНИЕМ В СООТВЕТСТВИИ С РАСЧЕТОМ НА ВОЗДЕЙСТВИЕ НЕРАВНОМЕРНЫХ ОСАДОК И ГИЗРИОНТАЛЬНЫХ ДЕФОРМАЦИЙ ОСНОВАНИЙ, ВОЗНИКАЮЩИХ ПРИ ПРОСАДКЕ ГРУНТОВ.

1.6. НОРМАЛЬНАЯ ЭКСПЛУАТАЦИЯ ЗДАНИЙ НА ПРОСАДОЧНЫХ ГРУНТАХ ДОСТИГАЕТСЯ ОБЕСПЕЧЕНИЕМ ВОСПРИЯТИЯ КОНСТРУКЦИОННОЙ ПОДЗЕМНОЙ И НАДЗЕМНОЙ ЧАСТЕЙ ЗДАНИЯ УСИЛЕН, ВОЗНИКАЮЩИХ В НИХ В РЕЗУЛЬТАТЕ ДЕФОРМАЦИИ ОСНОВАНИЙ.

1.7. ПРИ РАЗРАБОТКЕ ПРОЕКТОВ ЗДАНИЙ, ОБОРУДОВАННЫХ ЛИФТАМИ, СЛЕДУЕТ ПРЕДУСМАТРИВАТЬ МЕРЫ ПО ВОССТАНОВЛЕНИЮ НОРМАЛЬНОЙ ЭКСПЛУАТАЦИИ ЛИФТОВ ПРИ КРЕНАХ ОТСЕКОВ, ПРЕДУСМАТРИВАЕМЫЕ ДЛЯ ЛИФТОВ. ЭТО ДОСТИГАЕТСЯ ПУТЕМ УСТРОЙСТВА ОБСОБЛЕННЫХ РЕГУЛИРУЕМЫХ ЛИФТОВЫХ ШАХТ, ОТДЕЛЕННЫХ ОТ КОНСТРУКЦИИ ПЕРЕКРЫТИЯ И ЛЕСТНИЧНОЙ КАТЕЖИ ЭТАЖАМИ, ПОЗВОЛЯЮЩИХ РЕГУЛИРОВАТЬ ВЕРТИКАЛЬНОСТЬ ПОДЪЕЗДНОЙ ШАХТЫ В НЕОБХОДИМЫХ ПРЕДЕЛАХ.

2. ОБЛАСТЬ ПРИМЕНЕНИЯ

2.1. СБОРНЫЕ ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫЕ ИНДУСТРИАЛЬНЫЕ ИЗДЕЛИЯ СЕРИИ 1.020.1-6СП ДОПОЛНЯЮТ КОНСТРУКЦИИ СЕРИИ 1.078.1-2СП И ПРЕДНАЗНАЧЕНЫ ДЛЯ ПРИМЕНЕНИЯ В СТРОИТЕЛЬСТВЕ МУЛЕВЫХ ЦИКЛОВ ОБЩЕСТВЕННЫХ ЗДАНИЙ ВЫСОТОЙ ДО 4-Х ЭТАЖЕЙ В РАЙОНАХ С РАСЧЕТНОЙ СЕИЗМИЧНОСТЬЮ 7,8,9 БАЛЛОВ НА ПРОСАДОЧНЫХ ГРУНТАХ II ТИПА.

2.2. НОМЕНКЛАТУРА ИЗДЕЛИЙ СЕРИИ 1.020.1-6СП СОВМЕСТНО С НОМЕНКЛАТУРОЙ СЕРИИ 1.020.1-2СП ПОЗВОЛЯЕТ РЕКОНСТРУИРОВАТЬ ЗДАНИЯ С ВЫСОТОЙ ФУНДАМЕНТНО-ПОДВАЛЬНОЙ ЧАСТИ 2,0; 2,8; 3,3; 3,6 М И НАД-

ЗЕМНОЙ ЧАСТЬЮ ВЫСОТОЙ ДО 4-Х ЭТАЖЕЙ И ПРОЛЕТАМИ 3,0; 6,0; 7,2 М. КОНСТРУКТИВНЫЕ ЭЛЕМЕНТЫ НАДЗЕМНОЙ ЧАСТИ ЗДАНИЙ ПРИВЕДЕНЫ В СЕРИИ 1.020.1-2СП ВЪЛ. 0-1. СЕТКА КОЛОДКИ ОПРЕДЕЛЯЕТСЯ РАССТОЯНИЕМ МЕЖДУ РАБЕНОЧНЫМИ ОСЯМИ, А ВЫСОТА ЭТАЖА - ОТ ПОЛА ПО ПОЛА СЛЕДУЮЩЕГО ПО ВЫСОТЕ ЗДАНИЯ ЭТАЖА (ТОЛЩИНА КОНСТРУКЦИИ ПОЛА ПРИНЯТА ВО НИ).

2.3. КОНСТРУКЦИИ ПЕРЕКРЫТИЯ С ПРИМЕНЕНИЕМ МНОГОУСТОЙНЫХ ПАНЕЛЕЙ ПРЕДНАЗНАЧЕНЫ ДЛЯ ПРИМЕНЕНИЯ ТОЛЬКО В ЗДАНИЯХ С НАГРЕВАЕМОЙ РАБОЧЕЙ СРЕДОЙ.

2.4. МЕРЫ ПО ЗАЩИТЕ ЗАКЛАДНЫХ И ОБЪЕДИНИТЕЛЬНЫХ ИЗДЕЛИЙ ОТ КОРРОЗИИ В ЗАВИСИМОСТИ ОТ УСЛОВИЙ ЭКСПЛУАТАЦИИ КОНСТРУКЦИИ ДОЛЖНЫ ПРИВОДИТЬСЯ В КОНКРЕТНЫХ ПРОЕКТАХ СОГЛАСНО СНиП 2.02.01-85 "ЗАЩИТА СТРОИТЕЛЬНЫХ КОНСТРУКЦИЙ ОТ КОРРОЗИИ".

2.5. В СЛУЧАЕ СОВПАДЕНИЯ КОНКРЕТНЫХ ГРУНТОВЫХ УСЛОВИЙ С ИСХОДНЫМИ ДАННЫМИ УКАЗАННЫМИ В СЕРИИ ЧАСТИ ВЫПУСКА, А ТАКЖЕ ОБЪЕДИНЕНИЯ РАБОЧЕГО РЕШЕНИЯ ЗДАНИЯ СО СЕРИЕЙ УКАЗАННЫМИ В ТАБЛИЦЕ ПОДЕРА, ВЫСОТЫ ФУНДАМЕНТНО-ПОДВАЛЬНОЙ ЧАСТИ СЛЕДУЕТ ОПРЕДЕЛЯТЬ ПО СООТВЕТСТВУЮЩИМ ГРАФИКАМ СМ. ДОКУМЕНТ 1.020.1-6СП. А ПОДБОР СБОРНЫХ ЭЛЕМЕНТОВ И АРМИРОВАНИЕ ВЕРХНЕГО И НИЖНЕГО ПОЯСОВ МУЛЕВОГО ЦИКЛА ПОТНО ПРОИЗВОДИТЬ ПО ТАБЛИЦЕ ПОДЕРА (СМ. ДОКУМЕНТЫ 01ПЗ А. 14 ДОПУСКА ВЫПУСКА И 1.020.1-6СП. 0-2 ДОК. 01ПЗ А. 3). В СЛУЧАЕ НЕСОВПАДЕНИЯ КАКОГО-ЛИБЕ ИЗ УКАЗАННЫХ ФАКТОРОВ, ВЫСОТА ФУНДАМЕНТНО-ПОДВАЛЬНОЙ ЧАСТИ ТАКЖЕ МОЖЕТ БЫТЬ ОПРЕДЕЛЕНА ПО ГРАФИКАМ, А КОНСТРУКЦИИ МУЛЕВОГО ЦИКЛА ДОЛЖНЫ БЫТЬ ПРОВЕРЕНЫ РАСЧЕТОМ В СООТВЕТСТВИИ С УКАЗАНИЯМИ ВЫПУСКА 0-2 ДАННОЙ СЕРИИ И ПО ПОЛУЧЕННЫМ УСЛОВИЯМ ПОДОБРАНЫ ПО ТАБЛИЦЕ 2.

1.020.1-6СП. 0-1-0103

Лист

2

3. НАГРУЗКИ

3.1. ДОПОЛНИТЕЛЬНЫЕ КОНСТРУКЦИИ НУЛЕВОГО ЦИКЛА СЕРИИ 1.020.1-6СП РАССЧИТАНЫ НА ВОСТРИЯТИЕ ГОРИЗОНТАЛЬНЫХ И ВЕРТИКАЛЬНЫХ НАГРУЗОК. К ГОРИЗОНТАЛЬНЫМ ОТНОСЯТСЯ СЕЙСМИЧЕСКИЕ И ВЕТРОВЫЕ НАГРУЗКИ, А ТАКЖЕ НАГРУЗКИ ОТ ДАВЛЕНИЯ ГРУНТА НА СТЕНЫ ПОДВАЛОВ. К ЧИСЛУ ВЕРТИКАЛЬНЫХ - НАГРУЗКИ ОТ СОБСТВЕННОГО ВЕСА КОНСТРУКЦИИ, СНЕГОВЫЕ И ВРЕМЕННЫЕ НАГРУЗКИ НА ПЕРЕКРЫТИЯ, НАГРУЗКИ ВЫЗВАННЫЕ ПРОСАДКОЙ ОСНОВАНИЯ.

3.2. В КАЧЕСТВЕ РАСЧЕТНОЙ СХЕМЫ ПРИНЯТА ПРОСТРАНСТВЕННАЯ СИСТЕМА ПЕРЕКРЕСТНЫХ СТЕН ПОДВАЛЬНОЙ ЧАСТИ, ЛЕЖАЩАЯ НА НЕЛИНЕЙНО-УГЛУБОМ ОСНОВАНИИ, КОТОРАЯ ЖЕСТКО СОЕДИНЕНА С КОНСТРУКЦИЯМИ НАДЗЕМНОГО КАРКАСА.

3.3. В КАЧЕСТВЕ НАГРУЗОК ПРИНЯТЫ РАСЧЕТНЫЕ УНИФИЦИРОВАННЫЕ НАГРУЗКИ НА 1 М² ПЛОТ ПЕРЕКРЫТИЯ (БЕЗ УЧЕТА ИХ СОБСТВЕННОГО ВЕСА) В РАЗМЕРЕ 4000, 5000, 6000 Н/М². (400, 500, 600 кгс/м²)

4. КОНСТРУКТИВНЫЕ РЕШЕНИЯ

4.1. КОНСТРУКТИВНОЕ РЕШЕНИЕ ОБЩЕСТВЕННЫХ ЗДАНИЙ, ПРОЕКТИРУЕМЫХ НА ПРОСАДОЧНЫХ ГРУНТАХ, ПРЕДУСМАТРИВАЕТ НАЛИЧИЕ ДВУХ СИСТЕМ - НАДЗЕМНОЙ ЧАСТИ, В ВИДЕ КАРКАСА ЗДАНИЯ ВЫСОТОЙ ДО 4 ЭТАЖЕЙ И ЖЕСТКОЯ ФУНДАМЕНТНО-ПОДВАЛЬНОЙ ЧАСТИ НУЛЕВОГО ЦИКЛА (ТЕХНИЧЕСКОЕ ПОДПОЛЬЕ ИЛИ ПОДВАЛ).

4.2. НАДЗЕМНАЯ ЧАСТЬ ЗДАНИЯ ПРОЕКТИРУЕТСЯ С ПРИМЕНЕНИЕМ КОНСТРУКЦИИ КАРКАСА СЕРИИ 1.020.1-20/89, ВСЕ РАМЫ ПОПЕРЕЧНОГО И ПРОДОЛЬНОГО НАПРАВЛЕНИЯ КОТОРОГО ДОЛЖНЫ БЫТЬ ЗАПРОЕКТИРОВАНЫ С

ЖЕСТКИМИ УЗЛАМИ СОПРЯЖЕНИЯ РАКТЕДЕЙ С КОЛОННАМИ.

4.3. ФУНДАМЕНТНО-ПОДВАЛЬНАЯ ЧАСТЬ ВЫПОЛНЯЕТСЯ С ПРИМЕНЕНИЕМ КОНСТРУКЦИИ СЕРИИ 1.020.1-6СП, КОТОРЫЕ ОБРАЗУЮТ ПРОСТРАНСТВЕННУЮ ПЕРЕКРЕСТНУЮ СИСТЕМУ, СОЕДИНЕННЫХ МЕЖДУ СОБОЙ КОЛОНЫ И ДИАГРАМЫ ЖЕСТКОСТИ, ОБЪЕДИНЕННЫХ ВЕРХНИМ И НИЖНИМ ОБВЯЗОЧНЫМИ ПОЯСАМИ. НИЖНИЙ ОБВЯЗОЧНЫЙ ПОЯС ОДНОВРЕМЕННО ЯВЛЯЕТСЯ ФУНДАМЕНТОМ ЗАКЛАДКИ.

4.4. ЖЕСТКАЯ ФУНДАМЕНТНО-ПОДВАЛЬНАЯ ЧАСТЬ, РАБОТАЮЩАЯ СОВМЕСТНО С НАДЗЕМНЫМ КАРКАСОМ, ПРЕДНАЗНАЧЕНА ДЛЯ ВОСПРИЯТИЯ УСИЛИЯ ОТ ВЕРТИКАЛЬНЫХ И ГОРИЗОНТАЛЬНЫХ ПЕРЕМЕЩЕНИЙ ОСНОВАНИЯ, СНИЖЕНИЯ ВЛИЯНИЯ НЕРАВНОМЕРНОСТИ ДЕФОРМАЦИИ ЗЕМНОЙ ПОВЕРХНОСТИ НА НАДЗЕМНУЮ ЧАСТЬ ЗДАНИЯ ДО УРОВНЯ УСИЛИЯ ПОЛУЧЕННЫХ В ЭЛЕМЕНТАХ КОНСТРУКЦИИ В РЕЗУЛЬТАТЕ РАСЧЕТА НА СЕЙСМИЧЕСКИЕ ВОЗДЕЙСТВИЯ.

4.5. КОНСТРУКЦИЯ ЖЕСТКОЯ ФУНДАМЕНТНО-ПОДВАЛЬНОЙ ЧАСТИ ЗДАНИЯ РЕШЕНА В СБОРНО-МОНОЛИТНОМ ВАРИАНТЕ. ЭТОТ ВАРИАНТ КОМПАНУЕТСЯ ИЗ СБОРНЫХ ЭЛЕМЕНТОВ КОЛОНЫ, ДИАГРАМЫ ЖЕСТКОСТИ И МОНОЛИТНЫХ НИЖНЕГО И ВЕРХНЕГО ОБВЯЗОЧНЫХ ПОЯСОВ. ДИАГРАМЫ ЖЕСТКОСТИ ИМЕЮТ ПОВЕРХУ И ПОНИЗУ АРМАТУРНЫЕ ВЫПУСКИ, С ПОМОЩЬЮ КОТОРЫХ ОНИ СОЕДИНЯЮТСЯ С ОБВЯЗОЧНЫМИ ПОЯСАМИ.

НИЖНЯЯ ЧАСТЬ ДИАГРАМЫ КРОМЕ ЭТОГО ИМЕЕТ ЗУБЧАТУЮ ПОВЕРХНОСТЬ, ВОСПРИНИМАЮЩУЮ СДВИГОВЫЕ УСИЛИЯ. ПО БОКАМ ДИАГРАМЫ ИМЕЮТ ЗАКЛАДНЫЕ ДЕТАЛИ ДЛЯ СОЕДИНЕНИЯ С КОЛОННОЙ И МЕЖДУ СОБОЙ (ДЛЯ ПРОЛЕТА 7,2 М). ЖЕСТКИЙ УЗЕЛ СОЕДИНЕНИЯ ДИАГРАМЫ С КОЛОННОЙ АНАЛОГИЧЕН РЕШЕНИЮ ПРИНЯТОМУ В КАРКАСЕ 1.020.1-20/89, С ВОЗМОЖНОСТЬЮ ПОСТАНОВКИ РАСЧЕТНОЙ АРМАТУРЫ В ВЕРХНЕМ ОБВЯЗОЧНОМ ПОЯСЕ. ШИРИНА МОНОЛИТНОЙ ЧАСТИ ВЕРХНЕГО ОБВЯЗОЧНОГО ПОЯСА В ПОПЕРЕЧНОМ ИЛИ ПРОДОЛЬНОМ НАПРАВЛЕНИИ СООТВЕТСТВЕННО НЕВЕТЬ БЫТЬ 300 ИЛИ 600 ММ. ШИРИНА НИЖНИХ ОБВЯЗОЧНЫХ ПОЯСОВ ОПРЕДЕЛЯЕТСЯ ПО РАСЧЕТУ В

Воп. С
Т.к. 1.020.1-6СП

Имя, № подл. Подпись, дата, Возм. индекс

ЗАВИСИМОСТИ ОТ ФИЗИКО-МЕХАНИЧЕСКИХ ХАРАКТЕРИСТИК ОСНОВАНИЯ СОГЛАСНО СНиП 2.02.01-83 "ОСНОВАНИЯ ЗДАНИЙ И СООРУЖЕНИЙ", СНиП 2.01.07-85 "НАГРУЗКИ И ВОЗДЕЙСТВИЯ" И СНиП II-7-81 "СТРОИТЕЛЬСТВО В СЕЙСМИЧЕСКИХ РАЙОНАХ". АРМИРОВАНИЕ НИЖНЕГО ПОЯСА ОПРЕДЕЛЯЕТСЯ РАСЧЕТОМ С УЧЕТОМ СОВМЕСТНОЙ РАБОТЫ НАДЗЕМНОГО КАРКАСА И ФУНДАМЕНТНО-ПОДВАЛЬНОЙ ЧАСТИ.

4.6. КОЛОНЫ СЕРИИ ЗАПРОЕКТИРОВАНЫ ЕДИНОГО СЕЧЕНИЯ 400x400 мм. КОЛОНЫ В МЕСТАХ ПРИМЫКАНИЯ ПОПЕРЕЧНЫХ И ПРОДОЛЬНЫХ ДИАФРАГМ ЖЕСТКОСТИ СНАБЖЕНЫ ВЫПУСКАМИ АРМАТУРЫ В ВЕРХНЕЙ ЗОНЕ ДЛЯ СТЫКОВКИ С АРМАТУРОЙ ОБВЯЗочНОГО ПОЯСА И УГОЛКОВЫМИ МЕТАЛЛИЧЕСКИМИ КОНСОЛЯМИ В НИЖНЕЙ ЗОНЕ У ДА, ПРЕДНАЗНАЧЕННЫМИ ДЛЯ СОЕДИНЕНИЯ НА СВАРКЕ С СООТВЕТСТВУЮЩИМИ ВЫПУСКАМИ ИЗ ДИАФРАГМ. УГОЛКОВЫЕ ВЫПУСКИ ОДНОВРЕМЕННО СЛУЖАТ И МОНТАЖНЫМИ СТОЛИКАМИ ДЛЯ УДОБСТВА УСТАНОВКИ ДИАФРАГМ БЕЗ ПРИМЕНЕНИЯ МОНТАЖНЫХ ПРИСПОСОБЛЕНИЙ.

4.7. СОГЛАСНО ОРИЕНТАЦИИ КОЛОНЫ В ПЛАНЕ ЗДАНИЯ ОНИ ПОДРАЗДЕЛЯЮТСЯ НА КОЛОНЫ УСТАНОВЛИВАЕМЫЕ ПО НАРУЖНЫМ ОСЯМ (ТИП 2К); ПО ВНУТРЕННИМ ОСЯМ (ТИП 3К) И УГЛОВЫЕ КОЛОНЫ (ТИПЫ 5К; 5Кн) (СМ. РИС.1)

4.8. РАСПОЛОЖЕНИЕ ТИПОВ КОЛОНЫ В ПЛАНЕ ЗДАНИЯ ПРОИЗВОДИТСЯ СОГЛАСНО ПРИНЯТОГО В КОНКРЕТНОМ ПРОЕКТЕ ОБЪЕМО-ПЛАНИРОВОЧНОГО РЕШЕНИЯ.

4.9. В ВЕРХНЕЙ ЧАСТИ КОЛОНЫ СНАБЖЕНЫ ВЫПУСКАМИ АРМАТУРЫ, ПРЕДНАЗНАЧЕННЫМИ ДЛЯ СТЫКОВКИ ВЕРТИКАЛЬНОЙ АРМАТУРЫ НАДЗЕМНОГО КАРКАСА.

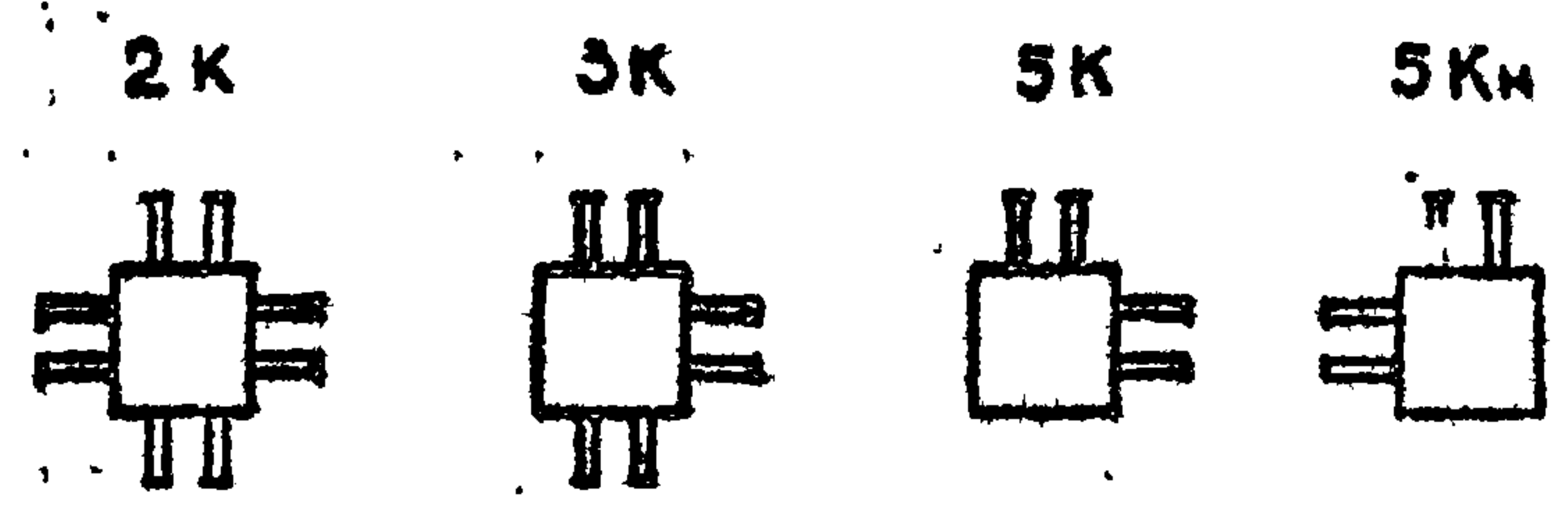
ДИАМЕТРЫ ВЫПУСКОВ ИЗ КОЛОНЫ ПРИНЯТЫ ИСХОДЯ ИЗ ПРАКТИКИ ПРОЕКТИРОВАНИЯ ОБЩЕСТВЕННОЙ ЗДАНИИ ВЫСОТОЙ НЕ БОЛЕЕ 4 ЭТАЖЕЙ В СЕЙСМИЧЕСКИХ РАЙОНАХ И СООТВЕТСТВУЮТ НЕСУЩЕЙ СПОСОБНОСТИ И АРМИРОВАНИЮ КОЛОНЫ НАДЗЕМНОГО КАРКАСА. НИЖНЯЯ ЧАСТЬ КОЛОНЫ ЗААРМИРОВАНА ПО КОНСТРУКТИВНЫМ ТРЕБОВАНИЯМ СНиП 2.03.01-84 "БЕТОННЫЕ И ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫЕ КОНСТРУКЦИИ".

4.10. ПРИНЯТЫЕ ДИАМЕТРЫ ВЕРТИКАЛЬНЫХ ВЫПУСКОВ КОЛОНЫ И СООТВЕТСТВУЮЩИЕ ИНДЕКСЫ НЕСУЩИХ СПОСОБНОСТЕЙ ПРИВЕДЕНЫ В ТАБЛ.1

ТАБЛИЦА 1.

ИНДЕКС НЕСУЩЕЙ СПОСОБНОСТИ	КЛАСС БЕТОНА	АРМИРОВАНИЕ ВЫПУСКОВ АРМАТУРЫ
1.1; 1.2; 1.3		4 Ø20 AIII
2.1; 2.2; 2.3		4 Ø20 AIII
4.1; 4.2; 4.3	B 25	4 Ø20 AIII
5.1; 5.2; 5.3		4 Ø32 AIII

РИС.1



Воп 0-1
Т.К. 1.020.1-6СГ

Имя, № подл. Подпись и дата
Взам. инв. №

1020.1-6ср.0-1-01н3

... ВЕРХНЯЯ ЧАСТЬ КОЛОННЫ СНАБЖЕНА ЗАКЛАДНЫМ ИЗДЕЛИЕМ ДЛЯ ПРИВАРКИ ЦЕНТРИРУЮЩЕЙ ПРОКЛАДКИ, А НИЖНЯЯ ЗАКЛАДНЫМИ ИЗДЕЛИЯМИ ДЛЯ ФИКСАЦИИ КОЛОННЫ К НИЖНЕМУ ОБВЯЗОЧНОМУ ПОЯСУ БЕЗ ПРИМЕНЕНИЯ МОНТАЖНЫХ ПРИСПОСОБЛЕНИЙ.

5. ХАРАКТЕРИСТИКА ЭЛЕМЕНТОВ НУЛЕВОГО ЦИКЛА

5.1. КОЛОННЫ.

5.1.1. В СЕРИИ ПРИНЯТЫ КОЛОННЫ СЕЧЕНИЕМ 400x400 мм.

5.1.2. КОЛОННЫ РАССЧИТАНЫ И ЗАКОНСТРУИРОВАНЫ В СООТВЕТСТВИИ СС 2-401 2.03.01-84 "БЕТОННЫЕ И ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫЕ КОНСТРУКЦИИ" И СНиП II -7-81 "СТРОИТЕЛЬСТВО В СЕЙСМИЧЕСКИХ РАЙОНАХ".

5.1.3. ДЛЯ СОЕДИНЕНИЯ С АРМАТУРОЙ ВЕРХНЕГО ОБВЯЗОЧНОГО ПОЯСА В ПОПЕРЕЧНОМ И ПРОДОЛЬНОМ НАПРАВЛЕНИЯХ В КОЛОННАХ ПРЕДУСМОТРЕНЫ В ВЕРХНЕЙ ЗОНЕ ВЫПУСКИ АРМАТУРЫ В СЛЕДУЮЩИХ КОЛИЧЕСТВАХ В ЗАВИСИМОСТИ ОТ НЕСУЩЕЙ СПОСОБНОСТИ УЗЛА СОЕДИНЕНИЯ ДИАФРАГМА-КОЛОННА:

- ПО ДВА ВЫПУСКА В ОБОИХ НАПРАВЛЕНИЯХ;
- ДВА ВЫПУСКА В ПОПЕРЕЧНОМ НАПРАВЛЕНИИ И ЧЕТЫРЕ ВЫПУСКА В ПРОДОЛЬНОМ;
- ПО ЧЕТЫРЕ ВЫПУСКА В ОБОИХ НАПРАВЛЕНИЯХ.

В НИЖНЕЙ ЗОНЕ УЗЛА СОЕДИНЕНИЯ - МЕТАЛЛИЧЕСКИЕ УГОЛКИ, ПРЕДНАЗНАЧЕННЫЕ ДЛЯ СОЕДИНЕНИЯ С СООТВЕТСТВУЮЩИМИ ВЫПУСКАМИ ИЗ ДИАФРАГМ И ЯВЛЯЮЩИЕСЯ МОНТАЖНЫМИ СТОЛБИКАМИ ОДНОВРЕМЕННО.

ВЕРХНЯЯ ЧАСТЬ КОЛОННЫ СНАБЖЕНА ВЕРТИКАЛЬНЫМИ ВЫПУСКАМИ АРМАТУРЫ ДЛЯ СТЫКОВКИ С НАДЗЕМНЫМ КАРКАСОМ.

5.1.4. ПРЕДЕЛ ОГНЕСТОЙКОСТИ КОЛОНН - 2,5 ЧАСА.

5.1.5. КОЛОННЫ ВЫПОЛНЯЮТСЯ ИЗ ТЯЖЕЛОГО БЕТОНА КЛАССА В25.

5.1.6. АРМИРОВАНИЕ КОЛОННЫ ПРЕДУСМОТРЕНО ИЗ СТАЛИ КЛАССОВ АIII И АI ПО ГОСТ 5781-82.

5.1.7. КОЛОННЫ АРМИРУЮТСЯ ПРОСТРАНСТВЕННЫМИ КАРКАСАМИ, СОБИРАЕМЫМИ ИЗ СТЕРЖНЕЙ ПРОДОЛЬНОЙ АРМАТУРЫ В КОЛИЧЕСТВЕ 4, ЗАМКНУТЫХ ХОМУТОВ, СЕТОК КОСВЕННОГО АРМИРОВАНИЯ, ОТДЕЛЬНЫХ СТЕРЖНЕЙ И ЗАКЛАДНЫХ ИЗДЕЛИЙ.

5.1.8. КОЛОННЫ ОТНОСЯТСЯ К 3 КАТЕГОРИИ ТРЕБОВАНИЯ ПО ТРЕЩИНСТОЯКОСТИ КОНСТРУКЦИИ.

5.1.9. КОЛОННЫ, ПРЕДНАЗНАЧЕННЫЕ ДЛЯ ЭКСПЛУАТАЦИИ В АГРЕССИВНЫХ СРЕДАХ ДОЛЖНЫ УДОВЛЕТВОРЯТЬ ТРЕБОВАНИЯМ СНиП 2.03.11-85.

5.1.10. В МАРКИРОВКЕ КОЛОННЫ ПРИНЯТЫ СЛЕДУЮЩИЕ БУКВЕННО-ЦИФРОВЫЕ ГРУППЫ ОБОЗНАЧЕНИЯ:

1	кн	2	3	4	5	6	7
I ГРУППА			II ГРУППА			III ГРУППА	

ПЕРВАЯ ГРУППА:

- 1 - ТИП КОЛОННЫ В ПЛАНЕ СМ.П.4.7
- кн - НАИМЕНОВАНИЕ ИЗДЕЛИЯ И ТИП КОЛОННЫ В ЗАВИСИМОСТИ ОТ ПОЛОЖЕНИЯ ЕЕ ПО ВЫСОТЕ ЗДАНИЯ - КОЛОННА НИЖНЯЯ
- 2 - ВЫСОТА ТЕХНИЧЕСКОГО ПОДПОЛЬЯ ИЛИ ПОДВАЛА В ДЕЦИМЕТРАХ
- 3 - ДЛИНА КОЛОННЫ В ДЕЦИМЕТРАХ

Л. К. 1020.1-6СП

Имя, Инициалы, Подпись, дата, Взам.инв.№

ВТОРАЯ ГРУППА:

- 4 - ИНДЕКС НЕСУЩЕЙ СПОСОБНОСТИ КОЛОНН - 1, 2, 4, 5 СТ. ТАБЛ. 1
- 5 - ИНДЕКС НЕСУЩЕЙ СПОСОБНОСТИ Г) КОЛИЧЕСТВУ ВЫПУСКОВ
 - 1 - ПО 2 ВЫПУСКА В ОБИХ НАПРАВЛЕНИЯХ
 - 2 - 4 ВЫПУСКА В ПРОДОЛЬНОМ НАПРАВЛЕНИИ И 2 ВЫПУСКА В ПОПЕРЕЧНОМ
 - 3 - ПО 4 ВЫПУСКА В ОБИХ НАПРАВЛЕНИЯХ

ТРЕТЬЯ ГРУППА:

- 6 - ИНДЕКС "СП" КОЛОННА, ПРИМЕНЯЕМАЯ В СЕЙСМИЧЕСКИХ РАЙОНАХ НА ПРОСАДОЧНЫХ ГРУНТАХ.
- 7 - ИНДЕКС "Н" - КОЛОННА ЗЕРКАЛЬНОГО ИЗОБРАЖЕНИЯ

В ТРЕТЬЮ ГРУППУ ТАКЖЕ ВКЛЮЧАЮТСЯ ДОПОЛНИТЕЛЬНЫЕ ХАРАКТЕРИСТИКИ, ОТРАЖАЮЩИЕ ОСОБЫЕ УСЛОВИЯ ПРИМЕНЕНИЯ ИЗДЕЛИИ, КАК НАПРИМЕР СТОЙКОСТЬ К ВОЗДЕЙСТВИЮ АГРЕССИВНОЙ СРЕДЫ, А ТАКЖЕ КОНСТРУКТИВНЫЕ ОСОБЕННОСТИ, НАЛИЧИЕ ДОПОЛНИТЕЛЬНЫХ ЗАКЛАДНЫХ ИЗДЕЛИЙ И Т.Д.

ПРИМЕР МАРКИРОВКИ КОЛОНН:

5	4	28.	27	-1. 2	-СП	-Н
!	!	!	!	!	!	!
5-ья ТИП КОЛОНН В ПЛАНЕ						
КОЛОННА НИЖНЯЯ						
ВЫСОТА ТЕХПОДПОЛЯ, ПОДВАЛА В ДЕЦИМЕТРАХ						
ДЛИНА КОЛОННЫ В ДЕЦИМЕТРАХ						
ИНДЕКС НЕСУЩЕЙ СПОСОБНОСТИ						
ИНДЕКС НЕСУЩЕЙ СПОСОБНОСТИ ПО КОЛИЧЕСТВУ ВЫПУСКОВ						
ПРИМЕНЯЕМАЯ В СЕЙСМИЧЕСКИХ РАЙОНАХ НА ПРОСАДОЧНЫХ ГРУНТАХ						
КОЛОННА ЗЕРКАЛЬНОГО ИЗОБРАЖЕНИЯ						

3.2. ДИАФРАГМЫ ЖЕСТКОСТИ.

3.2.1. ДИАФРАГМЫ ЖЕСТКОСТИ СЕРИИ 1.020.1-6 СП ПРЕДНАЗНАЧЕНЫ ДЛЯ СТРОИТЕЛЬСТВА нулевого цикла здания при высоте техподполья 2,0 м и подвалов высотой 2,8, 3,3 и 3,8 м и устанавливаются в пролетах рам (в осях) 3,0; 6,0 и 7,2 м как по поперечным так и по продольным осям.

3.2.2. ДИАФРАГМЫ ЖЕСТКОСТИ ПРЕДСТАВЛЯЮТ СОБОЙ ОДНОПОЛОЧНЫЕ И ДВУХПОЛОЧНЫЕ ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫЕ ПАНЕЛИ СО СТЕНКАМИ ТОЛЩИНОЙ 160 мм И ПОЛКАМИ ШИРИНОЙ 400 И 500 мм СООТВЕТСТВЕННО, ОДНОПОЛОЧНЫЕ ПАНЕЛИ УСТАНАВЛИВАЮТСЯ ПО НАРУЖНЫМ ОСЯМ И В ЛЕСТНИЧНЫХ КЛЕТКАХ ВДОЛЬ ЛЕСТНИЧНЫХ МАРШЕЙ, ДВУХПОЛОЧНЫЕ ПО ВНУТРЕННИМ ОСЯМ.

3.2.3. ДИАФРАГМЫ ЖЕСТКОСТИ РАЗРАБОТАНЫ РАЗМЕРЫМ ПО ВЫСОТЕ

1.020.1-6 сп. 04-0103

Вып. 0-1,

Т.К. 1.020.1-6 ССМ.

№ п/п
№ подл.
Подпись
Дата

"НА ЭТАЖ" ПО ДЛИНЕ "НА ПРОЛЕТ" И НА "ПОД ПРОЛЕТА" (СОСТАВНЫЕ).
СХЕМЫ РАСПОЛОЖЕНИЯ ПАНЕЛЕЙ ДИАФРАГМ ЖЕСТКОСТИ ГЛУХИХ И С ПРОЕМАМИ
ПРИВЕДЕНЫ В ДОКУМЕНТАХ 09 .

5.2.4. ДИАФРАГМЫ ЖЕСТКОСТИ СОЕДИНЕННЫЕ С КОЛОННАМИ И МЕЖДУ
СОБОЙ, ОБРАЗУЮТ ВЕРТИКАЛЬНЫЕ ЭЛЕМЕНТЫ ЖЕСТКОСТИ ФУНДАМЕНТНО-
ПОДВАЛЬНОЙ ЧАСТИ, ВОСПРИНИМАЮЩИЕ УСИЛИЯ ОТ ВЕРТИКАЛЬНЫХ И
ГОРИЗОНТАЛЬНЫХ НАГРУЗОК.

ДЛЯ СВЕДЕНИЯ С КОЛОННАМИ И МЕЖДУ СОБОЙ ПО ВЕРТИКАЛЬНОМУ
ШЕУ НА БОКОВЫХ ПОВЕРХНОСТЯХ ДИАФРАГМ ПРЕДУСМОТРЕНЫ ЗАКЛАДНЫЕ
ИЗДЕЛИЯ, А ДЛЯ СВЕДЕНИЯ С ВЕРХНИМ И НИЖНИМ ОБВЯЗочными ПОЯСАМИ
ВЫПУСКИ АРМАТУРЫ. КРОМЕ ЭТОГО НИЖНЯЯ ЧАСТЬ ДИАФРАГМ ИМЕЕТ
ЗУБЧАТУЮ ПОВЕРХНОСТЬ, ВОСПРИНИМАЮЩУЮ СДВИГОВЫЕ УСИЛИЯ.

5.2.5. ДИАФРАГМЫ ИЗГОТАВЛИВАЮТСЯ ИЗ ТЯЖЕЛОГО БЕТОНА КЛАССА
В25.

АРМИРОВАНИЕ ПРЕДУСМОТРЕНО ИЗ СТАЛИ КЛАССА А1 И А111 ПО
ГОСТ 5781-82*.

5.2.6. ДИАФРАГМЫ АРМИРУЮТСЯ ПРОСТРАНСТВЕННЫМИ КАРКАСАМИ
СОСТОЯЩИМИ ИЗ СВАРНЫХ СЕТОК, КАРКАСОВ, ЗАКЛАДНЫХ ИЗДЕЛИЙ.

5.2.7. ПРЕДЕЛ ОГНЕСТОЙКОСТИ ДИАФРАГМ - 2,5 ЧАСА.

5.2.8. ИЗГОТОВЛЕНИЕ ДИАФРАГМ ЖЕСТКОСТЕЙ ПРЕДУСМАТРИВАЕТСЯ В
ГОРИЗОНТАЛЬНЫХ ФОРМАХ.

5.2.9. МАРКИРОВКА ДИАФРАГМ ЖЕСТКОСТИ ПРИНЯТА АНАЛОГИЧНО
СЕРИИ 1.028.1-20/8 И СОСТОИТ ИЗ СЛЕДУЮЩИХ БУКВЕННО-ЦИФРОВЫХ
ОБОЗНАЧЕНИЙ:

I	A	2	3	-	4	-	5	СП
I ГРУППА				II ГРУППА			III ГРУППА	

I ГРУППА:

- I - ТИП ДИАФРАГМЫ:
- 1 - ОДНОПОЛОЧНАЯ
- 2 - ДВУХПОЛОЧНАЯ
- A - НАИМЕНОВАНИЕ ИЗДЕЛИЯ - ДИАФРАГМА ЖЕСТКОСТИ
- 2 - ДЛИНА ДИАФРАГМЫ В ДЕЦИМЕТРАХ
- 3 - ВЫСОТА ДИАФРАГМЫ В ДЕЦИМЕТРАХ

II ГРУППА:

- 4 - ИНДЕКС НЕСУЩЕЙ СПОСОБНОСТИ ДИАФРАГМЫ ЖЕСТКОСТИ
(СМ. ТАБЛИЦУ 2)

III ГРУППА:

- 5 - РАСПОЛОЖЕНИЕ ПРОЕМОВ В ДИАФРАГМАХ ЖЕСТКОСТИ
- 1 - СИММЕТРИЧНОЕ РАСПОЛОЖЕНИЕ ПРОЕМА
- 2 - АССИМЕТРИЧНОЕ РАСПОЛОЖЕНИЕ ПРОЕМА
- СП - ДИАФРАГМА ЖЕСТКОСТИ, ПРИМЕНЯЕМАЯ В СЕЙСМИЧЕСКИХ
РАЙОНАХ НА ПРОСАДОЧНЫХ ГРУНТАХ.

В ТРЕТЬЮ ГРУППУ ТАКЖЕ ВКЛЮЧАЮТСЯ ДОПОЛНИТЕЛЬНЫЕ
ХАРАКТЕРИСТИКИ, ОТРАЖАЮЩИЕ ОСОБЫЕ УСЛОВИЯ ПРИМЕНЕНИЯ ИЗДЕЛИЯ
(СТОЙКОСТЬ К ВОЗДЕЙСТВИЮ АГРЕССИВНОЙ СРЕДЫ, НАЛИЧИЕ
ДОПОЛНИТЕЛЬНЫХ ЗАКЛАДНЫХ ИЗДЕЛИЙ И Т.П.).

1.020.1-6сп.0-1-01ПЗ

Лист
7

Т.К. 1020.1-6сп.

ВЗНМ.ИВНМ
ИТБ

ПРИМЕР МАРКИРОВКИ

2	1	26	17	-2	-1	СП
!	!	!	!	!	!	!
! ДИАФРАГМА ДВУХПОЛОЧНАЯ						
! ДИАФРАГМА ЖЕСТКОСТИ						
! ДИАМЕТР ДИАФРАГМЫ В ДЕЦИМЕТРАХ						
! ВЫСОТА ДИАФРАГМЫ В ДЕЦИМЕТРАХ						
! ИНДЕКС НЕСУЩЕЙ СПОСОБНОСТИ						
! СИМЕТРИЧНОЕ РАСПОЛОЖЕНИЕ ПРОЕМА						
! ПРИМЕНЕНИЕ В СЕЙСМИЧЕСКИХ РАЙОНАХ НА ПРОСАДОЧНЫХ ГРУНТАХ						

3.3. ПАНЕЛИ ПЕРЕКРЫТИЯ.

3.3.1. СЕРИЕЙ ПРЕДУСМОТРЕНО ПРИМЕНЕНИЕ МНОГОПУСТОТЫХ ПЛИТ ВЫСОТОЙ 220 мм ПО СЕРИИ 1.041.1-2.

3.3.2. ИЗ НОМЕНКЛАТУРЫ МНОГОПУСТОТЫХ ПЛИТ В СЕРИИ ПРИМЕНЯЮТСЯ:

- РЯДОВЫЕ ПЛИТЫ ШИРИНОЙ 1190 И 1490 мм,
- РЕБРИСТЫЕ САНТЕХНИЧЕСКИЕ ПЛИТЫ ПЕРЕКРЫТИЯ.

3.3.3. ХАРАКТЕРИСТИКА ПЛИТ И УСЛОВИЯ ИХ ПРИМЕНЕНИЯ ПРИВЕДЕНА В СЕРИИ 1.020.1-20/6-1 (СМ. ДОК. 00 Л. 14).

3.4. СТЕНОВЫЕ ПАНЕЛИ

3.4.1. КОНСТРУКЦИИ ОДНОСЛОЙНЫХ СТЕНОВЫХ ПАНЕЛЕЙ, НОМЕНКЛАТУРА, МАТЕРИАЛЫ ДЛЯ ПРОЕКТИРОВАНИЯ СТЕН, ПРИНЦИП МАРКИРОВКИ ПАНЕЛЕЙ, МОНТАЖНЫЕ УЗЛЫ И СОЕДИНИТЕЛЬНЫЕ ИЗДЕЛИЯ ПРИВЕДЕНА В СЕРИИ 1.030.1-1.

5.5. ЛЕСТНИЦЫ

5.5.1. В СЕРИИ ПРЕДУСМОТРЕНО ПРИМЕНЕНИЕ ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫХ И СТАЛЬНЫХ ЭЛЕМЕНТОВ ЛЕСТНИЧНОЙ КЛЕТКИ СЕРИИ 1.030.1-2 ВП. 1,2, АНАЛОГИЧНО ПРИМЕНЯЕМОЙ ДЛЯ КАРКАСА 1.020.1-20/6-1 (СМ. ВП. 0-1 ДОК. 00 Л. 14). ОПИРАНИЕ ЛЕСТНИЧНЫХ МАРШЕЙ В УРОВНЕ ПЕРЕКРЫТИЯ ОСУЩЕСТВЛЯЕТСЯ АНАЛОГИЧНО РЕШЕНИЮ ПРИНЯТОМУ В КАРКАСЕ 1.020.1-20/6-1 (СМ. ДОК. 1.020.1-20/6-1.32).

В УРОВНЕ ПРОМЕЖУТОЧНОЙ ПЛОЩАДКИ ЛЕСТНИЧНЫЕ МАРШИ ОПИРАЮТСЯ НА ОПОРУ В КОНСОЛИ РК-3С, (ПО СЕРИИ 1.030.1-1 ВП. 4-1) ПРИВАРЕННЫЕ К ЗАКЛАДНЫМ ИЗДЕЛИЯМ ИМ219-1 ПО СЕРИИ 1.400-13 ВП. 1. УСТАНОВКА ЗАКЛАДНЫХ ДЕТАЛЕЙ В ДИАФРАГМУ ЖЕСТКОСТИ ОСУЩЕСТВЛЯЕТСЯ В КОНКРЕТНОМ ПРОЕКТЕ, ПРИ ЭТОМ В МАРКУ ДИАФРАГМЫ ДОБАВЛЯЕТСЯ ИНДЕКС "Л".

УЗЛЫ ОПИРАНИЯ ЛЕСТНИЧНЫХ МАРШЕЙ В УРОВНЕ ПРОМЕЖУТОЧНОЙ ПЛОЩАДКИ СМ. 1.020.1-6СП.6-1.15.

6. ОБЩИЕ ПОЛОЖЕНИЯ ПО ПРОЕКТИРОВАНИЮ ЗДАНИЯ

6.1. НАСТОЯЩИЙ ВЫПУСК РАСПРОСТРАНЯЕТСЯ НА ПРОЕКТИРОВАНИЕ КАРКАСНО-ПАНЕЛЬНЫХ ЗДАНИЯ В КОНСТРУКЦИЯХ СЕРИИ 1.020.1-20 С ПРИМЕНЕНИЕМ КОМПЛЕКСА МЕРОПРИЯТИЙ ПРИ МАКСИМАЛЬНОМ ВЕЛИЧИНЕ ПРОСАДКИ ГРУНТА ОТ СОБСТВЕННОЙ МАССЫ В ПР.ГР. ≤ 40 см ДЛЯ УСЛОВИЯ ПРЕДУСМОТРЕННЫХ П. 1.2.

6.2. В ОСНОВУ ПРОЕКТИРОВАНИЯ КАРКАСНО-ПАНЕЛЬНЫХ ЗАДАНИЙ НА ПРОСАДОЧНЫХ ГРУНТАХ ПОЛОЖЕН ПРИНЦИП УНИФИКАЦИИ КОНСТРУКТИВНЫХ РЕШЕНИЙ НАДЗЕМНОЙ ЧАСТИ ДЛЯ СЕЙСМИЧЕСКИХ РАЙОНОВ И УСЛОВИЯ ПРОСАДКИ ГРУНТА.

1.020.1-6СП.0-1-0105

Вып. 0-1.

Т.к. 1.020.1-6СП.

Име. № подл. Подпись и дата
Взам. инв. №

6.3. В качестве конструктивных мер защиты здания для строительства на просадочных грунтах применяются:

а) разрезка здания деформационными швами на отдельные замкнутые отсеки, длина которых назначается в соответствии с рекомендациями п.1.4. и уточняется по результатам статического расчета конструкции на воздействие деформация основания при просадке;

б) устройство жесткой фундаментно-подвальной части отсеков, которая создается проектированием пространственных железобетонных перекрестных систем.

6.4. Конструкции этих систем для каркасно-панельных зданий, предназначенные для строительства с применением комплекса мероприятий, для обеспечения их прочности, устойчивости и эксплуатационной надежности, должны проектироваться с учетом:

- воздействия искривления основания под зданием вследствие просадки грунта от собственной массы;

- воздействия неравномерных просадок основания от нагрузок фундаментов при неполном устранении просадочности грунтов в пределах толщины деформируемой зоны;

воздействия горизонтальных деформация основания при просадке от собственной массы.

6.5. Конфигурация каркасно-панельных зданий в плане должна, как правило, обеспечивать возможность их разрезки осадочными швами на отдельные отсеки прямоугольной формы в плане.

Осадочные швы следует располагать в местах изменения высоты здания и нагрузок на фундаменты, а также изменения толщины слоя просадочных грунтов в основании фундаментов; в местах примыкания

одноэтажных частей здания и многоэтажным или стыковки частей здания с различной конструктивной схемой, отличающихся по степени чувствительности к неравномерным осадкам основания, с учетом требований п.1.4.

6.6. Конструкция осадочных швов должна обеспечивать возможность вертикальных и горизонтальных перемещений примыкающих друг к другу частей здания. В местах устройства осадочных швов необходимо делать парные стены или колонны.

Осадочные швы должны отделять смежные части здания друг от друга по всей высоте, включая фундаменты и конструкции покрытий.

6.7. Фундаментно-подвальная часть, кроме прочности, должна обладать достаточной жесткостью для восприятия дополнительных усилий от вертикальных и горизонтальных смещения основания, снижения влияния неравномерности просадок основания на наземную часть здания до уровня, отвечающего усилиям получаемым в результате расчета здания на сейсмические воздействия.

6.8. При наличии гидрогеологического прогноза, предусматривающего под'ем уровня грунтовых вод на застраиваемой территории, следует в проектах вводить мероприятия по гидроизоляции полов и стен подвалов, исходя из ожидаемого максимального уровня грунтовых вод и соответствующей величины создаваемого ими подпора.

6.9. Конструкции каркасно-панельных зданий проектируемые для строительства на просадочных грунтах должны удовлетворять требованиям расчета по несущей способности (предельные состояния первой группы) и по пригодности к нормальной эксплуатации (предельные состояния второй группы).

Сол. О-1

ТК.1020 1-6СП

Разм.инв.№

Вып. 0-1.

Т.К. 1.020.1-6СП.

Име. № подл. Подписан и дата. Взам. инв. №

РАСЧЕТ КОНСТРУКЦИЯ КАК ПО ПЕРВОЙ, ТАК И ПО ВТОРОЙ ГРУППАМ ПРЕДЕЛЬНЫХ СОСТОЯНИЙ ДОЛЖЕН ВЫПОЛНЯТЬСЯ С УЧЕТОМ НАИБОЛЕЕ НЕБЛАГОПРИЯТНЫХ КОМБИНАЦИЙ ВОЗДЕЙСТВИЙ (КРИВИЗНЫ ОСНОВАНИЯ И ГОРИЗОНТАЛЬНЫХ ПЕРЕМЕЩЕНИЯ ОСНОВАНИЯ ГРУНТА).

6.10. КОНСТРУКЦИИ КАРКАСНО-ПАНЕЛЬНЫХ ЗДАНИЙ ДОЛЖНЫ УДОВЛЕТВОРЯТЬ РАСЧЕТАМ:

- НА ОСНОВНОЕ СОЧЕТАНИЕ НАГРУЗОК В СООТВЕТСТВИИ С ТРЕБОВАНИЯМИ ГЛАВЫ СНиП 2.01.07-85 НАГРУЗКИ И ВОЗДЕЙСТВИЯ;

- НА ОСОБОЕ СОЧЕТАНИЕ НАГРУЗОК ПРИ ПРОСАДКЕ ГРУНТОВ ВСЛЕДСТВИЕ ИХ ЗАМАЧИВАНИЯ.

6.11. ОСНОВНЫМИ ФАКТОРАМИ, ВЛИЯЮЩИМИ НА ЭКСПЛУАТАЦИОННУЮ ПРИГОДНОСТЬ ЗДАНИЯ И СООРУЖЕНИЯ НА ПРОСАДОЧНЫХ ГРУНТАХ II ТИПА, ЯВЛЯЮТСЯ ВЕРТИКАЛЬНЫЕ И ГОРИЗОНТАЛЬНЫЕ ДЕФОРМАЦИИ ПРОСАДОЧНОГО ОСНОВАНИЯ И ИЗМЕНЕНИЕ ЖЕСТКОСТНЫХ ХАРАКТЕРИСТИК ОСНОВАНИЯ ПОД НАГРУЗКОЙ ПРИ ЕГО ЗАМАЧИВАНИИ.

ДЛЯ ОБЕСПЕЧЕНИЯ ПРОЧНОСТИ И УСТОЙЧИВОСТИ ЗДАНИЯ КОНСТРУКЦИИ НУЛЕВОГО ЦИКЛА И НАДЗЕМНОГО КАРКАСА ДОЛЖНЫ БЫТЬ РАССЧИТАНЫ НА ВОЗДЕЙСТВИЕ ВЫШЕПЕРЕЧИСЛЕННЫХ ФАКТОРОВ.

6.12. УСИЛИЯ В КОНСТРУКЦИЯХ НУЛЕВОГО ЦИКЛА И НАДЗЕМНОГО КАРКАСА ОТ ВОЗДЕЙСТВИЯ ПРОСАДКИ ОПРЕДЕЛЯЮТСЯ НА ОСНОВЕ ПРИНЦИПА НЕЗАВИСИМОСТИ ДЕЙСТВИЯ СИЛ, ТО ЕСТЬ С АЛГЕБРАИЧЕСКИМ СУММИРОВАНИЕМ УСИЛИЙ, ВОЗНИКАЮЩИХ ОТ ДЕЙСТВИЯ ВЕРТИКАЛЬНЫХ И ГОРИЗОНТАЛЬНЫХ ДЕФОРМАЦИЙ ОСНОВАНИЯ.

6.13. ПРИ РАСЧЕТЕ НА ВЕРТИКАЛЬНЫЕ ПЕРЕМЕЩЕНИЯ ОСНОВАНИЯ НЕОБХОДИМО РАССМАТРИВАТЬ ТРИ НАИБОЛЕЕ НЕБЛАГОПРИЯТНЫХ СЛУЧАЯ РАСПОЛОЖЕНИЯ ИСТОЧНИКА ЗАМАЧИВАНИЯ ПО ОТНОШЕНИИ К ЯДРАМ:

- СЛУЧАЙ ПРОСИБА, ОБРАЗУЮЩАЯСЯ ПРИ ПРОСАДКЕ ГРУНТОВ ОТ

СОБСТВЕННОГО ВЕСА, ЦЕНТР ПРОСАДОЧНОЙ ЦИЛИНДРИЧЕСКОЙ ВОРОНКИ НА ПОВЕРХНОСТИ ОСНОВАНИЯ РАСПОЛОЖЕН В СЕРЕДИНЕ ЗДАНИЯ;

- СЛУЧАЙ ВЫГИБА - ЦЕНТР ПРОСАДОЧНОЙ ЦИЛИНДРИЧЕСКОЙ ВОРОНКИ НАХОДИТСЯ В ТОРЦЕ ЗДАНИЯ;

- ЦЕНТР ПРОСАДОЧНОЙ СФЕРИЧЕСКОЙ ВОРОНКИ НАХОДИТСЯ В УГЛУ ЗДАНИЯ.

7. КОМПОНОВКА ФУНДАМЕНТНО-ПОДВАЛЬНОЙ ЧАСТИ

7.1. КОМПАНОВКА ФУНДАМЕНТНО-ПОДВАЛЬНОЙ ЧАСТИ ЗАВИСИТ ОТ ОБЩЕЙ КОМПАНОВОЧНОЙ СХЕМЫ НАДЗЕМНОЙ ЧАСТИ ЗДАНИЯ, КОТОРАЯ ВЫПОЛНЯЕТСЯ СОГЛАСНО УКАЗАНИЯМ СЕРИИ 1.020.1-2С/89

7.2. ФУНДАМЕНТНО-ПОДВАЛЬНАЯ ЧАСТЬ КОМПАНУЕТСЯ КОЛОННАМИ И ДИАФРАГМАМИ ЖЕСТКОСТИ, РАСПОЛОЖЕННЫМИ ПО ВСЕМ ПОПЕРЕЧНЫМ И ПРОДОЛЬНЫМ ОСЯМ.

7.3. ПАНЕЛИ ПЕРЕКРЫТИЯ ОПИРАЮТСЯ НА ПОЛКИ ДИАФРАГМ ЖЕСТКОСТИ РАСПОЛОЖЕННЫХ ПО ПОПЕРЕЧНЫМ ОСЯМ.

ИЗМЕНЕНИЕ РАСПОЛОЖЕНИЯ НЕСУЩЕГО НАПРАВЛЕНИЯ, А ТАКЖЕ ВСЕ ДРУГИЕ ОТСТУПЛЕНИЯ ОТ ПРИНЯТЫХ В СЕРИИ РЕШЕНИЯ ДОЛЖНЫ БЫТЬ ОБОСНОВАНЫ РАСЧЕТОМ КОНКРЕТНОГО ОБЪЕКТА.

7.4. В УРОВНЕ ВЕРХА И НИЗА ДИАФРАГМ ЖЕСТКОСТИ ПО ВСЕМ НАПРАВЛЕНИЯМ УСТРАИВАЮТСЯ МОНОЛИТНЫЕ БЕЛЕЗОВЕТОННЫЕ ОБЪЕЗОЧНЫЕ ПОЯСА С ПРОДОЛЬНОЙ АРМАТУРОЙ, ОПРЕДЕЛЯЕМОЙ РАСЧЕТОМ.

7.5. ЛЕСТНИЧНЫЕ КЛЕТКИ ПРОЕКТИРУЮТСЯ АНАЛОГИЧНО МЕТОДИКЕ ИЗЛОЖЕННОЙ В СЕРИИ 1.020.1-2С/ВЫП.0-1.

ЛЕСТНИЧНЫЕ НАРЩИ ОПИРАЮТСЯ НА ПОЛКУ ДИАФРАГМЫ ЖЕСТКОСТИ В

1.020.1-6СП. 0-1-0113

ПОСРЕДСТВОМ ПЕРЕКРЫТИЯ И НА ОПОРНЫЕ МЕТАЛЛИЧЕСКИЕ КОНСОЛИ, ПРИВАРЕННЫЕ К ЗАКЛАДНЫМ ИЗДЕЛИЯМ В УРОВНЕ ПРОМЕЖУТОЧНЫХ ПЛОЩАДОК. ЗАКЛАДНЫЕ ИЗДЕЛИЯ ДЛЯ КРЕПЛЕНИЯ ЛЕСТНИЧНЫХ МАРШЕЙ УСТАНАВЛИВАЮТСЯ В НЕСМЕРТНОМ ПРОЕКТЕ.

В МЕСТЕ ПРИМЫКАНИЯ, ПАРАЛЛЕЛЬНО ЛЕСТНИЧНОМУ МАРШУ УСТАНАВЛИВАЕТСЯ ОДНОПОЛОЧНАЯ ДИАФРАГМА ЖЕСТКОСТИ.

7.6. ДЕФОРМАЦИОННЫЕ ШВЫ УСТАНАВЛИВАЮТСЯ В СООТВЕТСТВИИ С УКАЗАНИЯМИ П.1.4. ИХ НЕОБХОДИМО ОСУЩЕСТВЛЯТЬ ПУТЕМ УСТАНОВКИ ПАРНЫХ КОЛОН И ДИАФРАГМ ЖЕСТКОСТИ С СОХРАНЕНИЕМ МОДУЛЬНОЙ СЕТКИ КАРКАСА.

7.7. ВЕНТИЛЯЦИОННЫЕ КАНАЛЫ И ДРУГИЕ ИНЖЕНЕРНЫЕ КОММУНИКАЦИИ НЕОБХОДИМО РАСПОЛАГАТЬ В ПРЕДЕЛАХ САНТЕХНИЧЕСКИХ ПАНДЕЛЕЙ, УСТАНАВЛИВАЕМЫХ В ПРОМЕЖУТКАХ МЕЖДУ КОЛОННАМИ.

8. ПОДБОР ЭЛЕМЕНТОВ НУЛЕВОГО ЦИКЛА

СЕРИЯ 1.020.1-6СП ПРЕДУСМАТРИВАЕТ ПРОВЕДЕНИЕ РАСЧЕТА СКОМПАНОВАННОЙ КОНСТРУКТИВНОЙ СХЕМЫ ЗДАНИЯ НА ВСЕ ВИДЫ ВОЗДЕЙСТВИЯ С ОПРЕДЕЛЕНИЕМ УСИЛИЙ, ПРИХОДЯЩИХСЯ НА ВСЕ КОНСТРУКТИВНЫЕ ЭЛЕМЕНТЫ НАДЗЕМНОГО КАРКАСА И ПОСЛЕДУЮЩИМ ОПРЕДЕЛЕНИЕМ УСИЛИЯ ЭЛЕМЕНТОВ НУЛЕВОГО ЦИКЛА.

ИСКЛЮЧЕНИЕ СОСТАВЛЯЮТ КОНСТРУКТИВНЫЕ СХЕМЫ ЗДАНИЯ, СОВПАДАЮЩИЕ ПО ВСЕМ ПАРАМЕТРАМ И ГРУНТОВЫМ УСЛОВИЯМ (СМ.П.1.2) ПЛАНИРОВОЧНЫМ СХЕМАМ ПРИВЕДЕННЫМ В ДАННОЙ ВЫПУСКЕ. В ЭТОМ СЛУЧАЕ ПОДБОР ЭЛЕМЕНТОВ НУЛЕВОГО ЦИКЛА МОЖНО ОСУЩЕСТВЛЯТЬ ПО ТАБЛИЦЕ ВЫПУСКА 0-2 В ЗАВИСИМОСТИ ОТ ВЕЛИЧИНЫ ПРОСАДКИ ОТ СОБСТВЕННОГО ВЕСА.

8.2. В СЛУЧАЕ НЕСОВПАДЕНИЯ ИСХОДНЫХ ДАННЫХ НЕОБХОДИМО ВЫПОЛНИТЬ РАСЧЕТ ЗДАНИЯ НА ВСЕ ВИДЫ ВОЗДЕЙСТВИЯ.

8.3. ПРЕДВАРИТЕЛЬНО ОРИЕНТИРОВОЧНО ОПРЕДЕЛЯЕТСЯ ВЫСОТА ФУНДАМЕНТНО-ПОДВАЛЬНОЙ ЧАСТИ, КОТОРАЯ НАХОДИТСЯ ПО ГРАФИКАМ (СМ. ДОКУМЕНТ.11СМ) ОНИ ПОСТРОЕНЫ ИСХОДЯ ИЗ РАСЧЕТОВ РАЗЛИЧНЫХ ПЛАНИРОВОЧНЫХ СХЕМ, ЭТАЖНОСТИ И НАГРУЗОК НА ПЕРЕКРЫТИЕ.

8.4. ЗАТЕМ ПРОИЗВОДИТСЯ РАСЧЕТ ЗДАНИЯ В СЛЕДУЮЩЕЙ ПОСЛЕДОВАТЕЛЬНОСТИ:

- РАСЧЕТ ЗДАНИЯ НА ОСОБЫЕ СОЧЕТАНИЯ С УЧЕТОМ СЕИЗМИЧЕСКОГО ВОЗДЕЙСТВИЯ;

- РАСЧЕТ ЗДАНИЯ НА ОСОБЫЕ СОЧЕТАНИЯ С УЧЕТОМ ВОЗМОЖНЫХ СЛУЧАЕВ ПРОСАДКИ.

8.5. ПОЛУЧЕННЫЕ УСИЛИЯ ДВУХ РАСЧЕТОВ СРАВНИВАЮТСЯ И В СЛУЧАЕ ИХ НЕСООТВЕТСТВИЯ ПРИНИМАЕТСЯ РЕШЕНИЕ, НА ОСНОВЕ ТЕХНИКО-ЭКОНОМИЧЕСКОГО АНАЛИЗА, ОБ УСИЛЕНИИ НАДЗЕМНОЙ ИЛИ ПОДЗЕМНОЙ ЧАСТЕЙ ЗДАНИЯ.

8.6. ПО ПРИНЯТЫМ УСИЛИЯМ ПО ТАБЛИЦЕ 2 ОПРЕДЕЛЯЕТСЯ НЕСУЩАЯ СПОСОБНОСТЬ ДИАФРАГМЫ И В ЗАВИСИМОСТИ ОТ ВЫСОТЫ НУЛЕВОГО ЦИКЛА И ШАГА КОЛОНЫ ПОДБИРАЕТСЯ МАРКА ДИАФРАГМЫ ЖЕСТКОСТИ.

8.7. ПО ПОЛУЧЕННЫМ УСИЛИЯМ ОПРЕДЕЛЯЕТСЯ ПЛОЩАДЬ ПРОДОЛЬНОЙ РАБОЧЕЙ АРМАТУРЫ ВЕРХНЕГО И НИЖНЕГО ПОЯСОВ.

КОЛИЧЕСТВО СТЕРЖНЕЙ ВЕРХНЕГО МОНОЛИТНОГО ЖЕЛЕЗОБЕТОННОГО ПОЯСА ДОЛЖНО БЫТЬ ДВА ИЛИ ЧЕТЫРЕ. ДИАМЕТР ПРИНЯТОЙ АРМАТУРЫ ДОЛЖЕН УДОВЛЕТВОРЯТЬ УСЛОВИЯМ ВАННОЙ СВАРКИ.

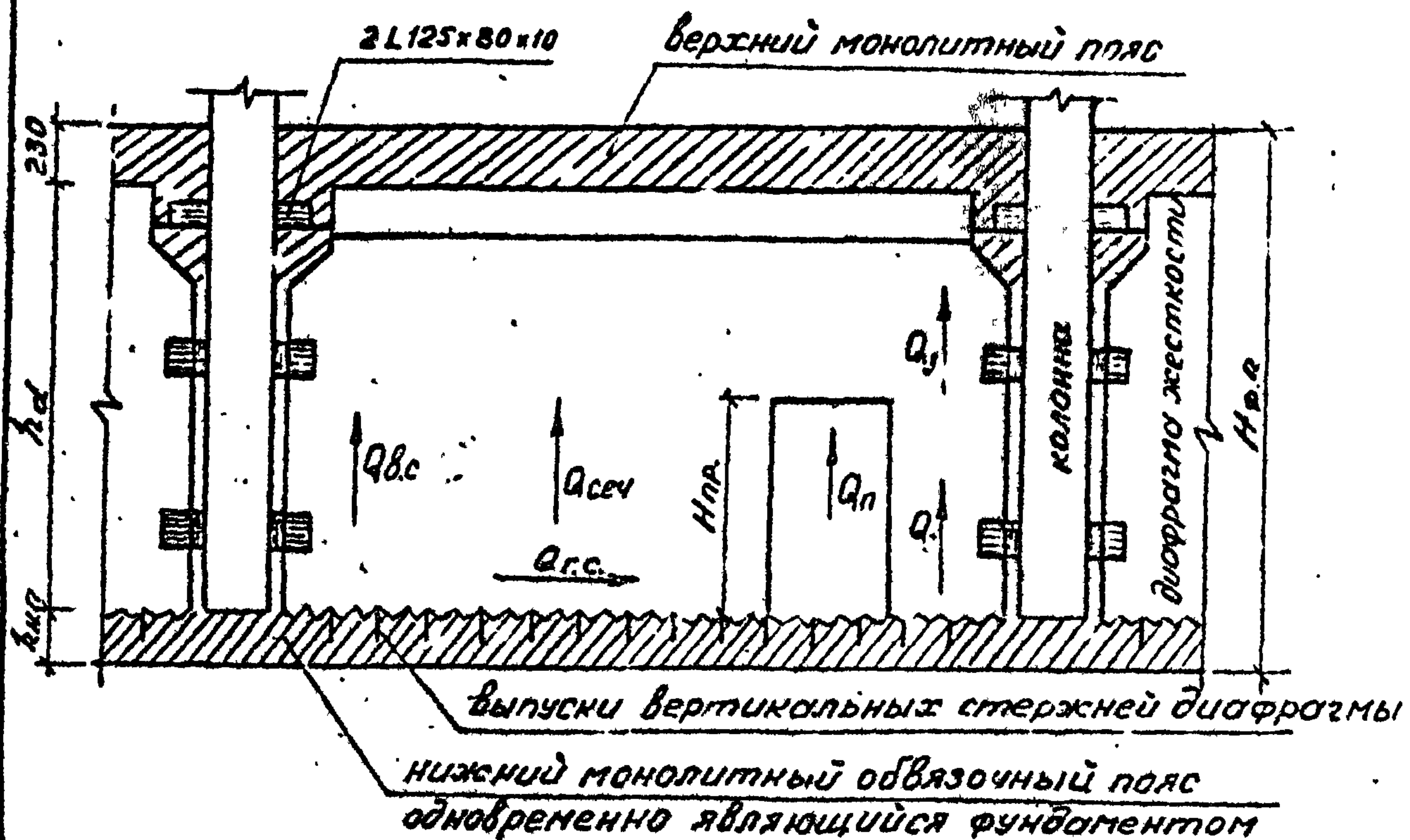
8.8. В СООТВЕТСТВИИ С КОЛИЧЕСТВОМ СТЕРЖНЕЙ ВЕРХНЕГО ПОЯСА И ДИАМЕТРА ПРОДОЛЬНОЙ АРМАТУРЫ КОЛОНЫ НАДЗЕМНОГО КАРКАСА ПО

НОМЕНКЛАТУРЕ КОЛОНН ДАННОЙ СЕРИИ ПОДБИРАЮТСЯ МАРКИ КОЛОНН
 НУЛЕВОГО ЦИКЛА.

8.9. ПОЛНАЯ НЕСУЩАЯ СПОСОБНОСТЬ ФУНДАМЕНТНО-ПОДВАЛЬНОЙ
 ЧАСТИ ПО ПОПЕРЕЧНОЙ СИЛЕ ОПРЕДЕЛЯЕТСЯ НЕСУЩЕЙ СПОСОБНОСТЬЮ ЕЕ
 СОСТАВЛЯЮЩИХ ЭЛЕМЕНТОВ (ДИАФРАГМ ЖЕСТКОСТИ, ОБВЯЗОЧНЫЕ ПОЯСА).

ТАБЛИЦА 2

Н	ВЫСОТА	ИНДЕКС	В	В	В	В	В	В	В
Ф.П.	ЭТАЖА	НЕСУЩЕЙ	С	С	П	В.С.	Г.С.	М	СТ
М	М	СПОСОБНОСТИ	ММ	ТС	ТС	ТС	ТС/М	ТС/М	
		ДИАФРАГМ							
		1	6	50	30		28		
2,19	2,0	2	8	60	40	120	32	120	
		3	10	70	48		36		
		1	6	75	15		28		
3,22	2,8	2	8	90	45	120	32	180	
		3	10	110	52		36		
		1	6	90	40		28		
3,72	3,3	2	8	110	50	120	32	180	
		3	10	125	60		36		
		1	6	95	50		28		
4,82	3,6	2	8	115	60	120	32	80	
		3	10	135	70		36		



- Н - ВЫСОТА ФУНДАМЕНТНО-ПОДВАЛЬНОЙ ЧАСТИ;
- Ф.П. - ДИАМЕТР СТЕРЖНЕЙ СЕТОК ТЕЛА ДИАФРАГМ;
- В С - НЕСУЩАЯ СПОСОБНОСТЬ ПО ПОПЕРЕЧНОЙ СИЛЕ НА ГЛУХИХ УЧАСТКАХ;
- В СЕЧ - ТОЖЕ ПЕРЕЧЬКИ;
- В П - СДВИГАЮЩАЯ СИЛА ВОПРИНИМАЕМАЯ ВЕРТИКАЛЬНЫМИ СТЫКАМИ ПРИ ДВУХ ЗАКЛАДНЫХ
- В.С. - ТОЖЕ, ГОРИЗОНТАЛЬНОГО СТЫКА;
- Г.С. - НЕСУЩАЯ СПОСОБНОСТЬ СТЕНОК ДИАФРАГМ ПО НОРМАЛЬНОЙ СИЛЕ.
- М -
- СТ -

Вып. 0-1
 Т.К. 1.020.1-6СП
 Мнв. № подл. Подпись и дата Взам. инв. №

1.020.1-6сп.0-1-01ПЗ Лист 15

5. УКАЗАНИЯ ПО ВЫПОЛНЕНИЮ СТРОИТЕЛЬНО-МОНТАЖНЫХ РАБОТ

9.1. СТРОИТЕЛЬНО-МОНТАЖНЫЕ РАБОТЫ ПО МОНТАЖУ НУЛЕВОГО ЦИКЛА ВЫПОЛНЯЮТСЯ В СЛЕДУЮЩЕЙ ПОСЛЕДОВАТЕЛЬНОСТИ:

- ПОСЛЕ РАЗРАБОТКИ КОТЛОВАНА ПРОИЗВОДИТСЯ УПЛОТНЕНИЕ ГРУНТА НА ВСЮ ВЫСОТУ ДЕФОРМИРУЕМОЙ ЗОНЫ;

- МОНТИРУЕТСЯ В ОПАЛУБКУ АРМАТУРА НИЖНЕГО ОБВЯЗОЧНОГО ПОЯСА И УСТАНОВЛИВАЮТСЯ ЗАКЛАДНЫЕ ИЗДЕЛИЯ МН13 СОГЛАСНО УЗЛАМ.

- В МЕСТАХ ПЕРЕСЕЧЕНИЯ ОСЕЙ ВЫПОЛНЯЕТСЯ БЕТОНИРОВАНИЕ ОСНОВАНИЯ ПОД КОЛОННУ (СМ. 1.020.1-6СП ВЫП.6-1 ДОК01,02,03.);

- ПОСЛЕ ДОСТИЖЕНИЯ БЕТОНОМ 70% ПРОЧНОСТИ ПРОИЗВОДИТСЯ МОНТАЖ КОЛОНН И ПРИВАРКА ИХ К ЗАКЛАДНЫМ ДЕТАЛЯМ;

- ПРОИЗВОДИТСЯ МОНТАЖ ДИАФРАГМ ЖЕСТКОСТИ С ПРИВАРКОЙ ВЫПУСКОВ АРМАТУРЫ И ЗАКЛАДНЫХ ИЗДЕЛИЙ К КОЛОННАМ, УСТАНОВКОЙ АРМАТУРЫ В СТЫКАХ;

- ВЫПОЛНЯЕТСЯ ОКОНЧАТЕЛЬНОЕ БЕТОНИРОВАНИЕ НИЖНЕГО ПОЯСА, ПРЕДВАРИТЕЛЬНО ОЧИСТИВ И ПРОМЫВ ВОДОЙ СТЫК "СТАРОГО" И "НОВОГО" БЕТОНА;

- ВЫПОЛНЯЕТСЯ МОНТАЖ ПЛИТ ПЕРЕКРЫТИЯ;

- ВЫПОЛНЯЕТСЯ МОНТАЖ АРМАТУРЫ ВЕРХНЕГО ОБВЯЗОЧНОГО ПОЯСА И ПРОИЗВОДИТСЯ ВАЖНАЯ СВАРКА ЕЕ С ВЫПУСКАМИ АРМАТУРЫ КОЛОНН;

- ПРОИЗВОДИТСЯ БЕТОНИРОВАНИЕ ВЕРХНЕГО ОБВЯЗОЧНОГО ПОЯСА И УЗЛОВ СТЫКОВКИ ДИАФРАГМ ЖЕСТКОСТИ С КОЛОННАМИ.

9.2. ПОСЛЕ ЗАВЕРШЕНИЯ ВСЕХ РАБОТ ПО УСТРОЙСТВУ НУЛЕВОГО ЦИКЛА, ПРОИЗВОДИТСЯ МОНТАЖ ЭЛЕМЕНТОВ НАДЗЕМНОГО КАРКАСА.

9.3. ВСЕ СТРОИТЕЛЬНО-МОНТАЖНЫЕ И СВАРОЧНЫЕ РАБОТЫ НЕОБХОДИМО ВЫПОЛНЯТЬ С УЧЕТОМ ПОЛОЖЕНИЯ СНиП III-4-80 И СНиП 3.03.01-87.

Вып 0-1

ТК 1.020.1-6СП.

Взам.инв.№

эта

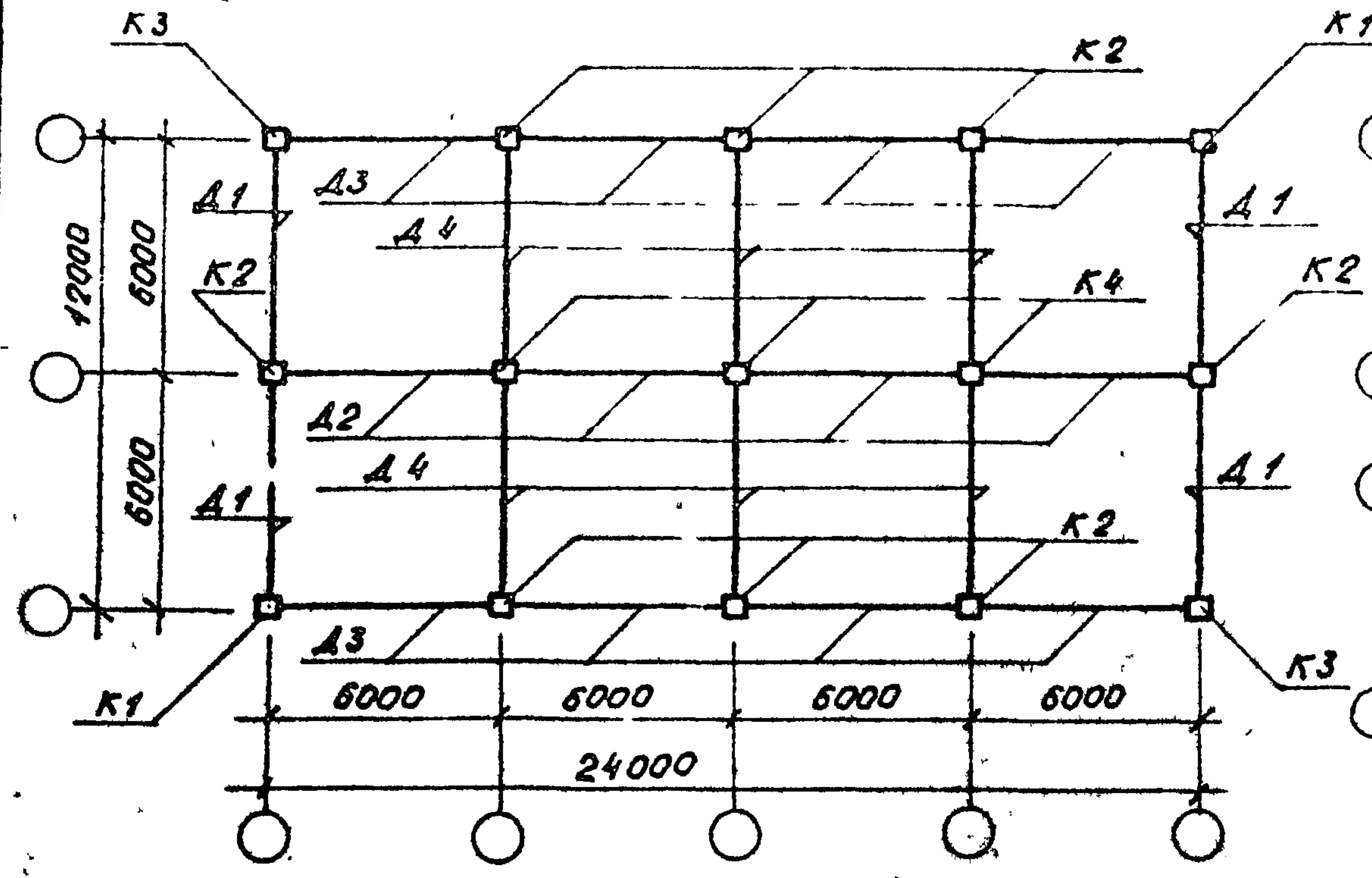
Р.Д.П.

1.020.1-6сп.0-1-01п5

Лист

15

Планировочная схема №1



Планировочная схема №2

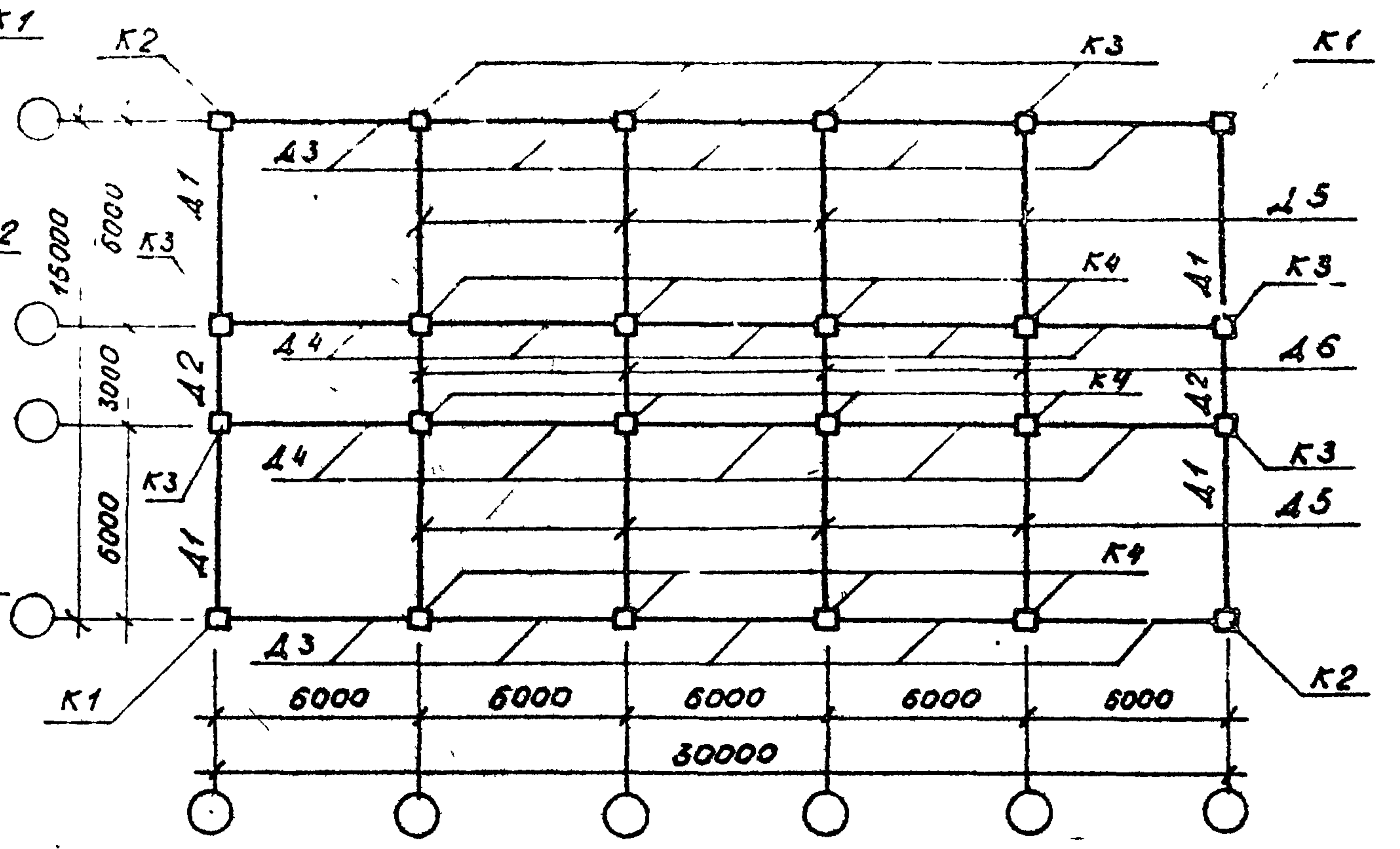


Таблица подбора элементов для 1-2 этажных зданий к планировочной схеме №1

Поз.	Обозначение.	Марки элементов при расчетной сейсмичности.		
		7 баллов	8 баллов	9 баллов
К1	1.020 1-6 сп. 2-1	5КН 28.37-1.2-СП	5КН 20.27-2.2-СП	5КН 20.27-4.2-СП
К2		3КН 28.37-1.2-СП	3КН 20.27-2.2-СП	3КН 20.27-4.2-СП
К3		5КН 28.37-1.2-СПН	5КН 20.27-2.2-СПН	5КН 20.27-4.2-СПН
К4		2КН 28.37-1.2-СП	2КН 20.27-2.2-СП	2КН 20.27-4.2-СП
Д1	1.020 1-6 сп. 4-1	1Д 56.28-1-СП	1Д 56.17-1-СП	1Д 56.17-2-СП
Д2		2Д 56.28-2-СП	2Д 56.17-2-СП	2Д 56.17-2-СП
Д3		1Д 56.28-2-СП	1Д 56.17-2-СП	1Д 56.17-2-СП
Д4		2Д 56.28-1-СП	2Д 56.17-1-СП	2Д 56.17-2-СП

Т.к. 1.020. 1-6 сп. Вып. 0-1.

Штамп подл. Подпись и дата. Взят из альбома

				1.020.1-6 сп. 0-1-01			
Разраб.	Носибулина	<i>[Signature]</i>	09.89	Таблицы подбора-сборных элементов нулевого цикла.	Страниц	Лист	Листов
ГИП	Гильман	<i>[Signature]</i>	09.89		P	1	2
Гл. спец.	Горбачкин	<i>[Signature]</i>	09.89		Том 3 НИИЭП		
Нач. отд.	Турсунбаева	<i>[Signature]</i>	09.89				
Н.контр.	Горбачкин	<i>[Signature]</i>	09.89				

Таблица подбора элементов для 3-4 этажных зданий к планировочной схеме №1.

Таблица подбора элементов для 3-4 этажных зданий к планировочной схеме №2.

Поз.	Обозначение	Марки элементов при расчетной сейсмичности		
		7 баллов	8 баллов	9 баллов
К1	1.020.1-бсп.2-1	5КН33.42-1.2-СП	5КН33.42-2.2-СП	—
К2		3КН33.42-1.2-СП	3КН33.42-2.2-СП	—
К3		5КН33.42-1.2-СПН	5КН33.42-2.2-СПН	—
К4		2КН33.42-1.2-СП	2КН33.42-2.2-СП	—
Д1	1.020.1-бсп.4-1	1Д56.33-1-СП	1Д56.33-2-СП	—
Д2		2Д56.33-2-СП	2Д56.33-3-СП	—
Д3		1Д56.33-2-СП	1Д56.33-2-СП	—
Д4		2Д56.33-1-СП	2Д56.33-2-СП	—

Поз.	Обозначение	Марки элементов при расчетной сейсмичности		
		7 баллов	8 баллов	9 баллов
К1	1.020.1-бсп.2-1	5КН36.45-1.2-СП	5КН33.42-2.2-СП	5КН33.42-4.2-СП
К2		5КН36.45-1.2-СПН	5КН33.42-2.2-СПН	5КН33.42-4.2-СПН
К3		3КН36.45-1.2-СП	3КН33.42-2.2-СП	3КН33.42-4.2-СП
К4		2КН36.45-1.2-СП	2КН33.42-2.2-СП	2КН33.42-4.2-СП
Д1	1.020.1-бсп.4-1	1Д56.36-2-СП	1Д56.33-2-СП	1Д56.33-3-СП
Д2		1Д26.36-2-СП	1Д26.33-2-СП	1Д26.33-3-СП
Д3		1Д56.36-3-СП	1Д56.33-3-СП	1Д56.33-3-СП
Д4		2Д56.36-3-СП	2Д56.33-3-СП	2Д56.33-3-СП
Д5		2Д56.36-2-СП	2Д56.33-2-СП	2Д56.33-3-СП
Д6		2Д26.36-2-СП	2Д26.33-2-СП	2Д26.33-3-СП

Таблица подбора элементов для 1-2 этажных зданий к планировочной схеме №2

Поз.	Обозначение	Марки элементов при расчетной сейсмичности		
		7 баллов	8 баллов	9 баллов
К1	1.020.1-бсп.2-1	—	—	5КН26.37-4.2-СП
К2		—	—	5КН26.37-4.2-СПН
К3		—	—	3КН26.37-4.3-СП
К4		—	—	2КН26.37-4.3-СП
Д1	1.020.1-бсп.4-1	—	—	1Д56.28-2-СП
Д2		—	—	1Д26.28-2-СП
Д3		—	—	1Д56.28-3-СП
Д4		—	—	2Д56.28-3-СП
Д5		—	—	2Д56.28-2-СП
Д6		—	—	2Д26.28-2-СП

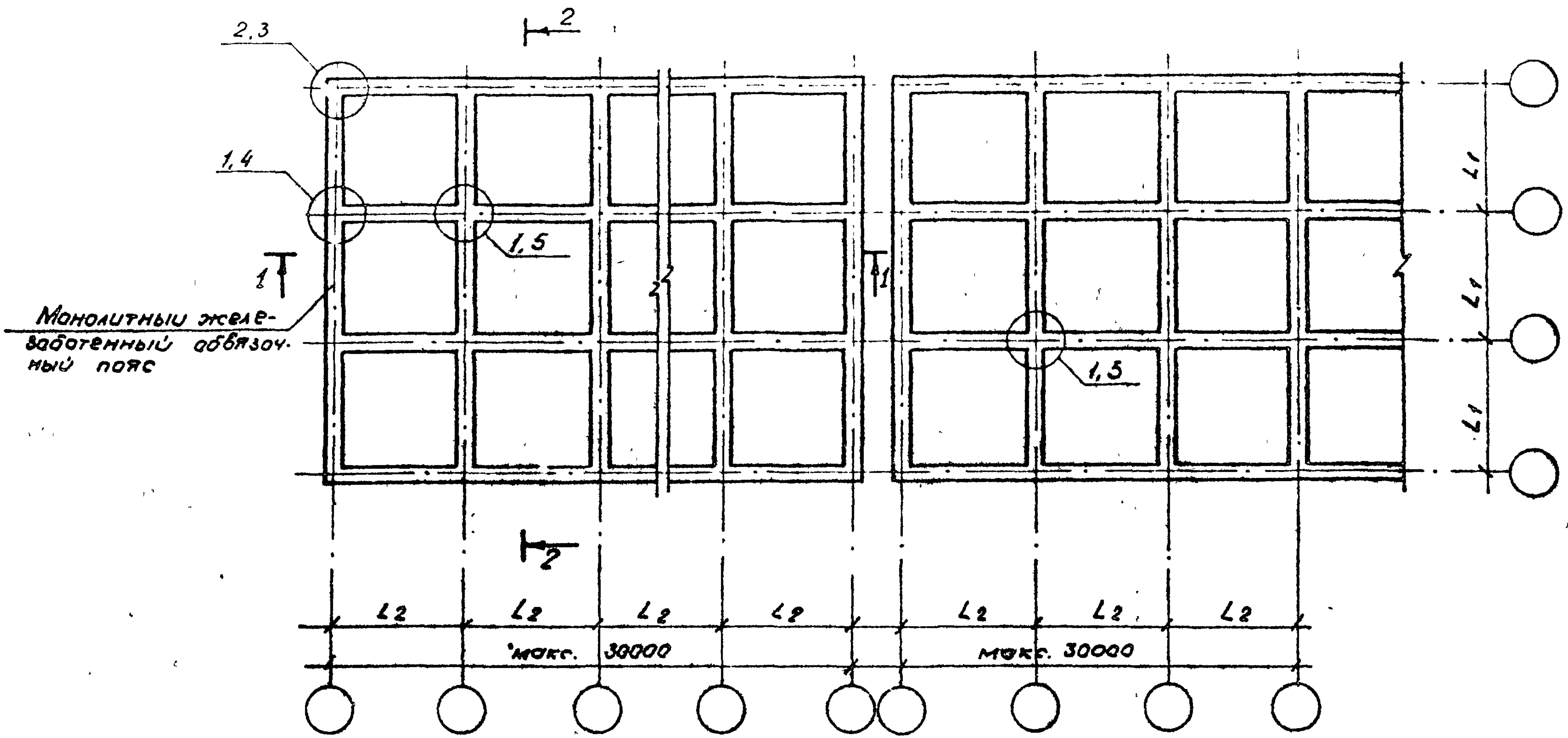
Вып. 0-1
Т.К. 1.020.1-6 СП.

Сейсмичность

1.020.1-бсп.0-1-01П3

Лист
2

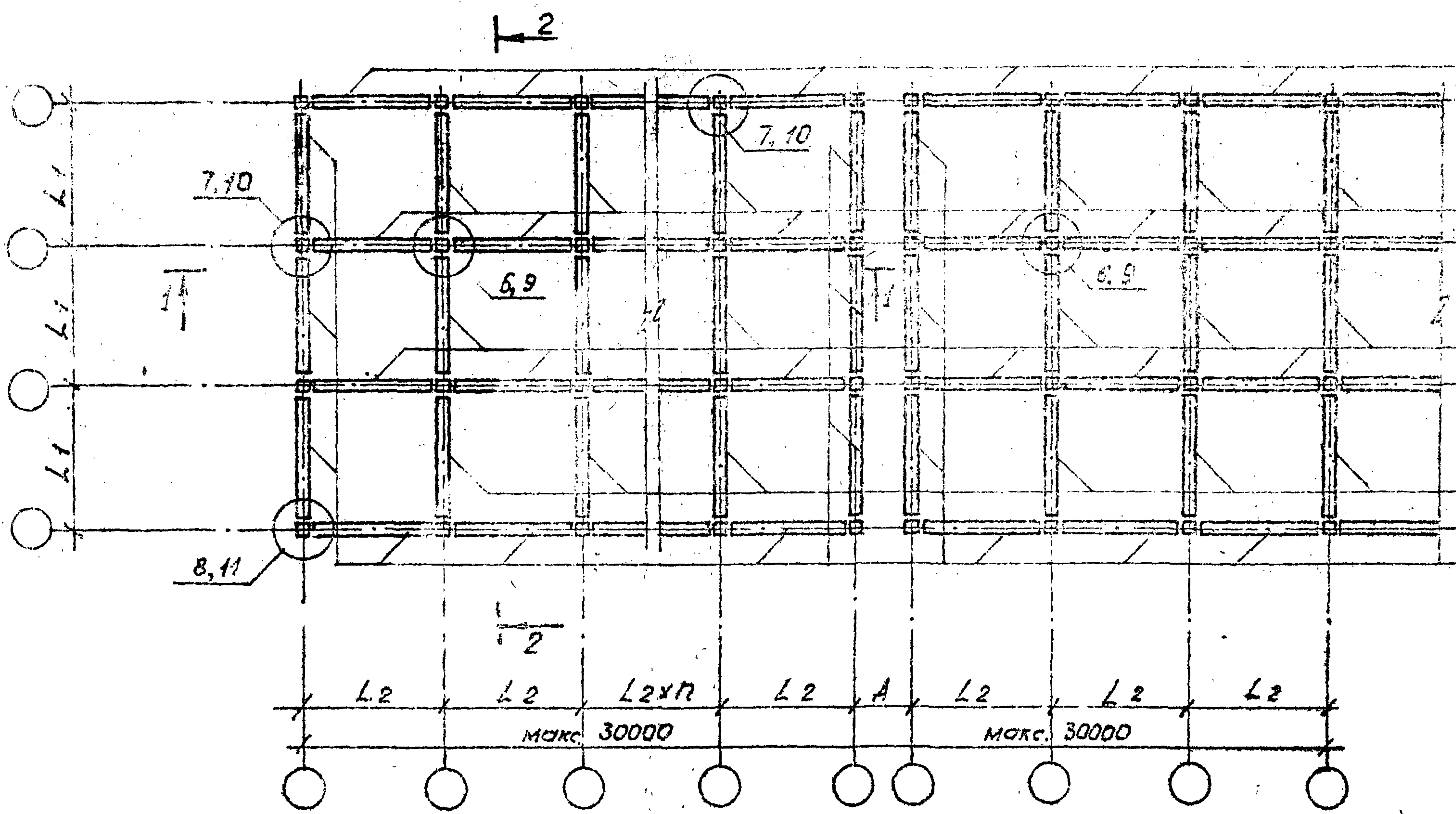
Т.К. 1.020.1-6 СП. Вып 0-1



1. Узлы см. серию 1.020.1-6 сп. Вып. 0-1
2. Разрезы 1-1 и 2-2 см. док. 06

Имя, Фамилия, Подпись и дата

				1.020.1-6 сп. 0-1-02		
Разраб.	Гордеева	4/89	09.89	Пример решения нужного обвязочного пояса - фундамента.	Лист	Листов
ГИП	Гильман	4/89	09.89		Р	1
Гл. спец.	Горбачук	4/89	09.89			
Нач. отд.	Турсунбаева	4/89	09.89			
Н.контр.	Горбачук	4/89	09.89			
					Том ЗНУУЭП	



Диафрагмы жесткости типа 1Д

Диафрагмы жесткости типа 2Д

Диафрагмы жесткости типа 2Д

Диафрагмы жесткости типа 2Д

Диафрагмы жесткости типа 1Д

Примечания см. Зок. 02.

Т.К. 1.020.1-6СП. ДИП. 0-1

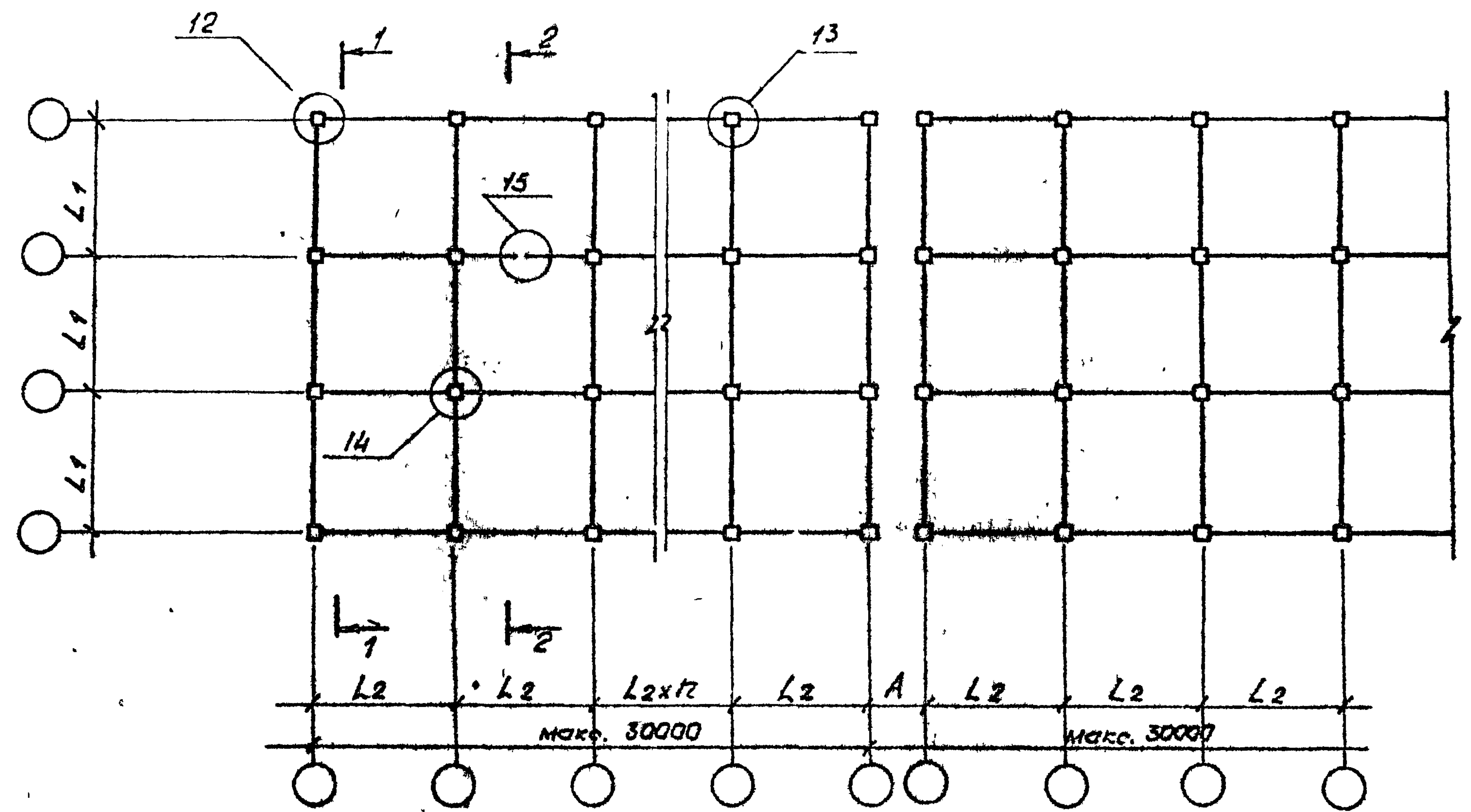
ВСТУПИТЕЛЬ

				1.020.1-6 сп.0-1-03		
Разраб	Гардеева	Игорь	09.89	Схема расположения диафрагм жесткости на отм. - 0,310	Лист	Листов
ГУП	Гильман	Александр	09.89		Р	1
П.случ	Горбачкин	Игорь	09.89		Таш ЭНУУЭП	
Нач.отд.	Гурсунбаева	Светлана	09.89			
Н.контр	Горбачкин	Игорь	09.89			

копираб. Ненишева

ФОРМАТ А3

Т.к. 1.020.1-6СП. Вопр. 0-1.



Примечание.

1. В узле 15 показан вариант стыковки диафрагм жесткости в пролете при $L_2 = 7,2м$.
2. Общие примечания см. док. 02.

Подпись и дата

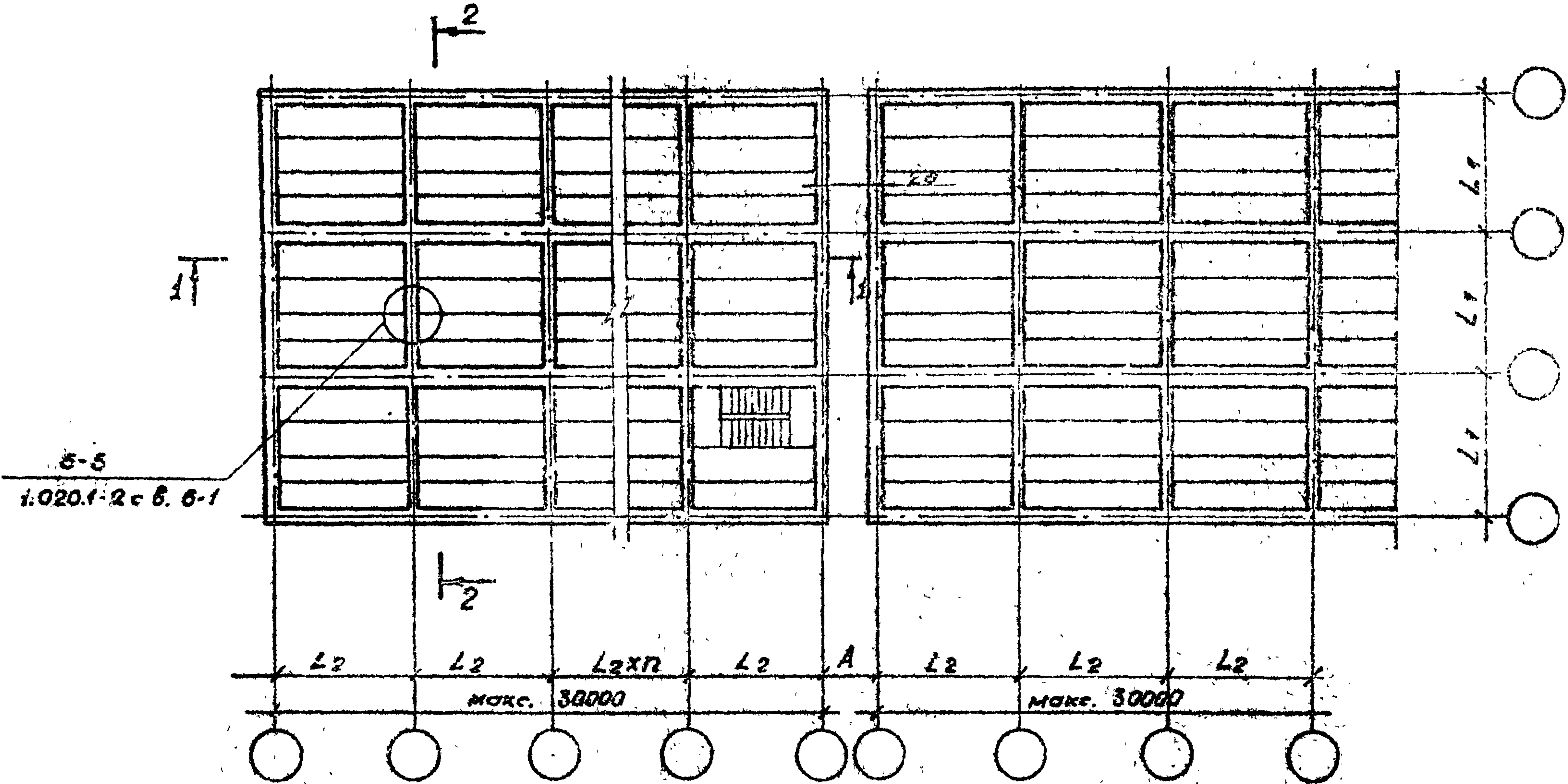
				1.020.1-6сп. 0-1-04	
Разраб.	Гордеева	11.08.89	09.89	Схема расположения	Стр. 1 из 1
Г.И.П.	Гильман	11.08.89	09.89	КОЛОНН И ДИАФРАГМ	Р 1
Гл. спец.	Горбачки	11.08.89	09.89	ЖЕСТКОСТИ ПУЛЕВЕР	
Нач. отд.	Гурьянова	11.08.89	09.89	ЦИКЛА.	
Н.контр.	Горбачки	11.08.89	09.89		

Том 3НУУ5

Всн. 0-1

Т.к. 1.020.1-6СП.

Лист 1

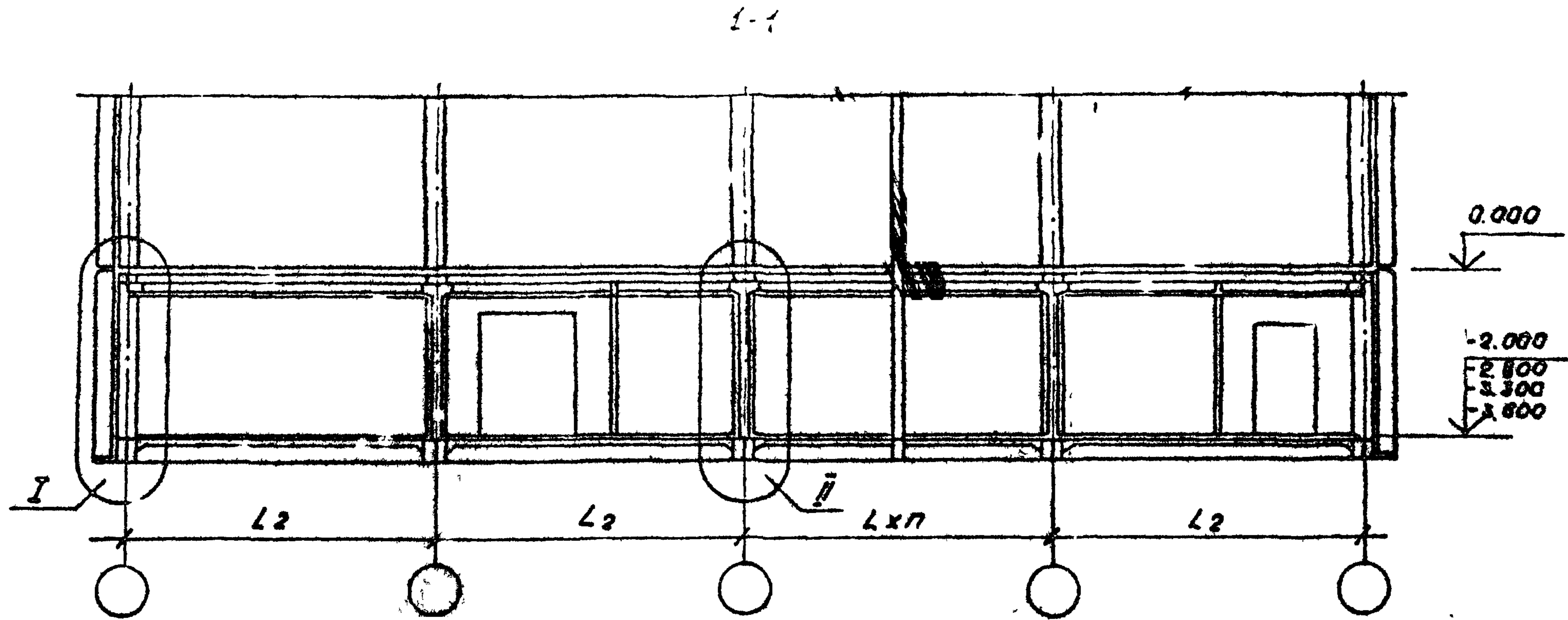


- 1. Общие примечания см. док. 02.
- 2. Пример решения лестничной клетки см. док. 10.

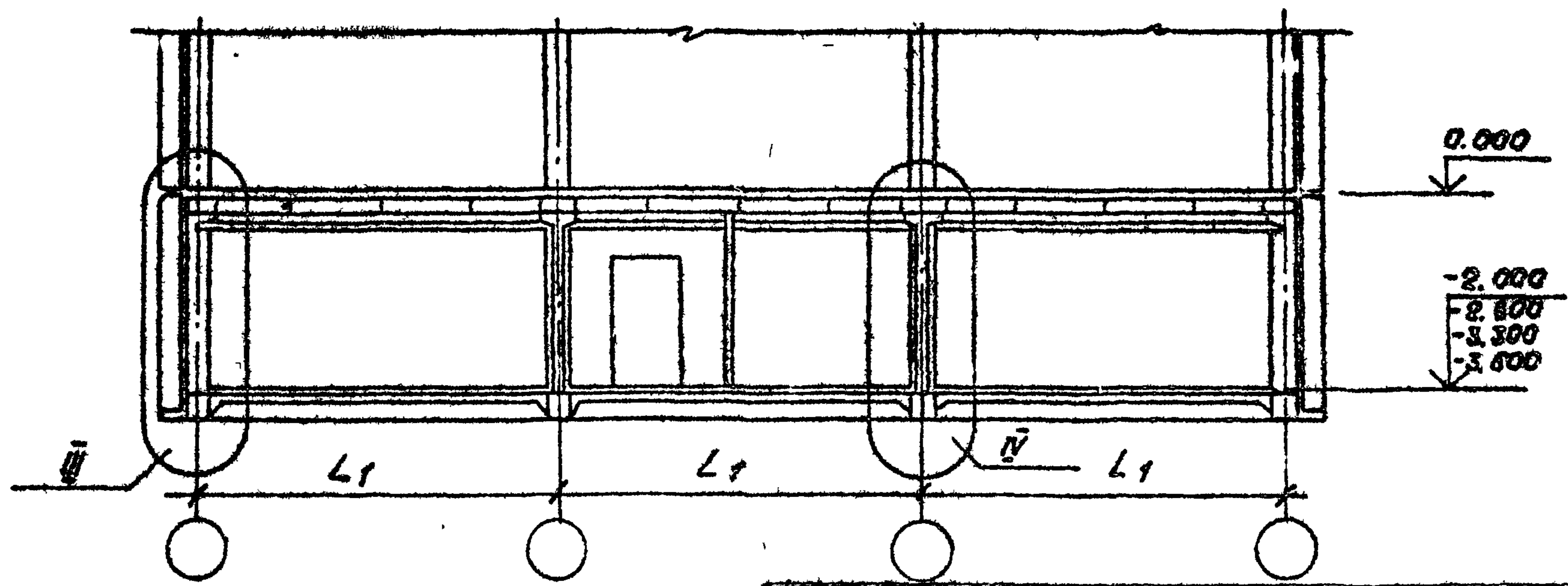
			1.020.1-6сп.0-1-08		
Разработчик	Гордеев А.И.	Инж.	Студия	Аист	Листов
Группа	Гильман	Инж.	Р		1
Гл. специалист	Горбачки	Инж.	Схема расположения перекрытия на отм. - 0.080		
Нач. отд.	Горбачки	Инж.			
Н.контр.	Горбачки	Инж.	Таш ЗНУУЭП		

Копировать Немцова

формат А3



2-2



1. Детали I...IV см. Док. 07

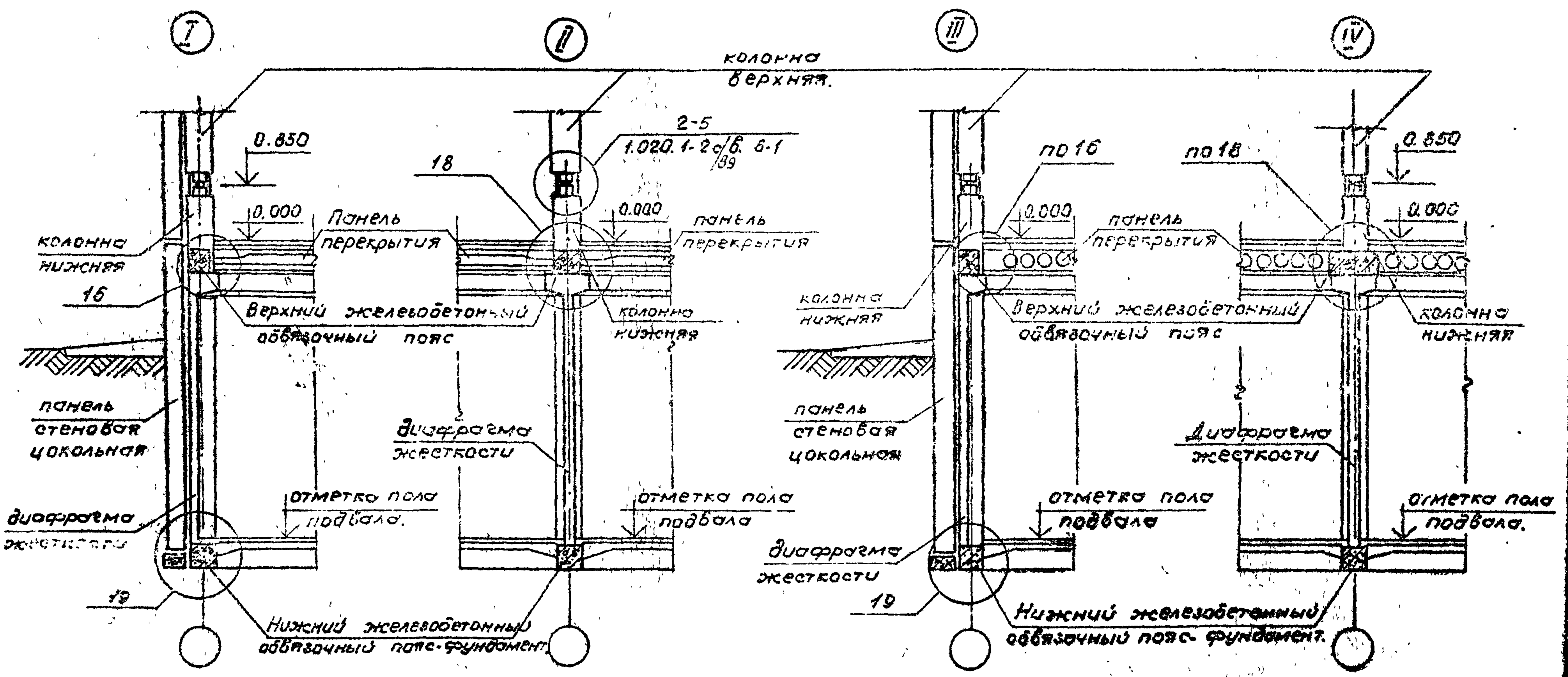
Разработчик	Гордеев	Игорь	09.89
Г.И.П.	Гильман	Игорь	09.89
Г.Л.С.П.	Горбачев	Игорь	09.89
Нач. отд.	Гурьянов	Игорь	09.89
И.К.П.	Горбачев	Игорь	09.89

1.020.1-6 см. 0-1-06

Разрезы
1-1, 2-2

Статус	Лист	Листов
Р		1
ТашЗНУ...		

Вып. 6-1
Т.К. 1.020.1-6 СП.

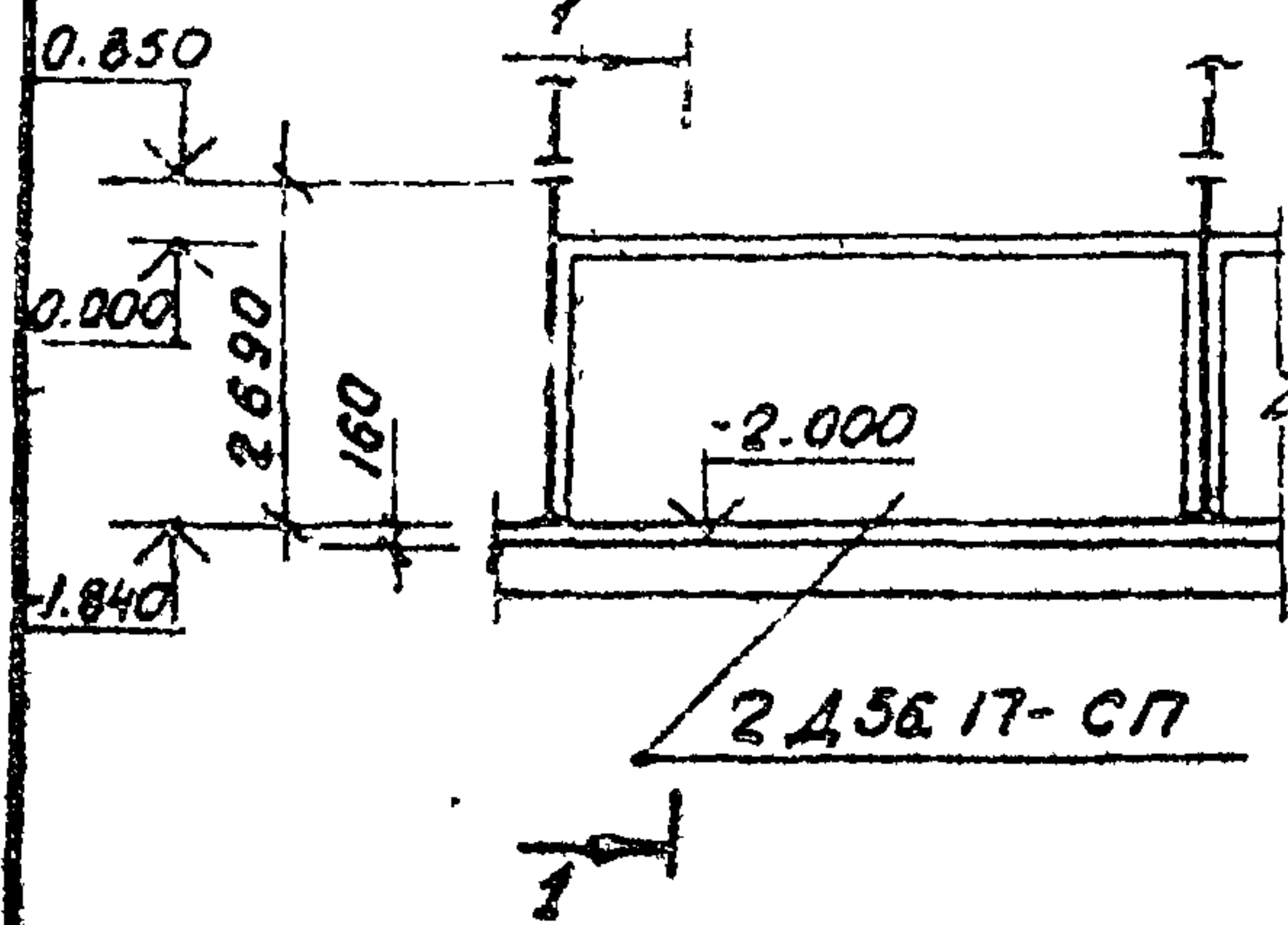


Узлы 16, 18, 19 см. серии 1.020.1-6 сп. вып. 6-1

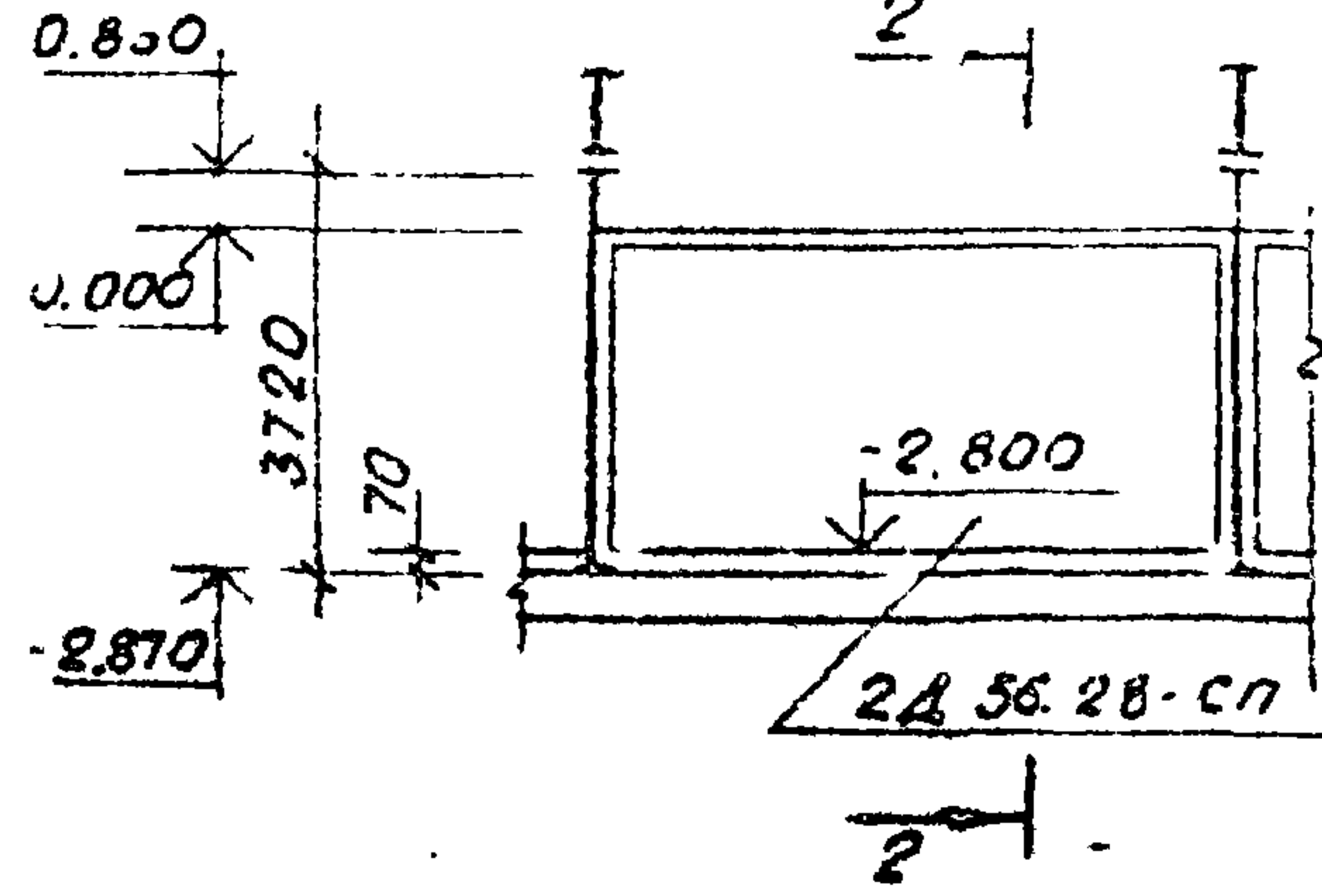
				1.020.1-6 сп. 0-1-07			
Разраб.	Гордеева	АТР	89.89	Детали I, II, III, IV	Студия	Луст	Лустов
ГИП	Гильман	АТР	89.89		Р		1
Гл. сплч.	Горбачки	ИИ	89.89		Тов. ЗНУУЭП		
Нач. отд.	Гурьян	ИИ	89.89				
Н. контр.	Горбачки	ИИ	89.89				

Для зданий.

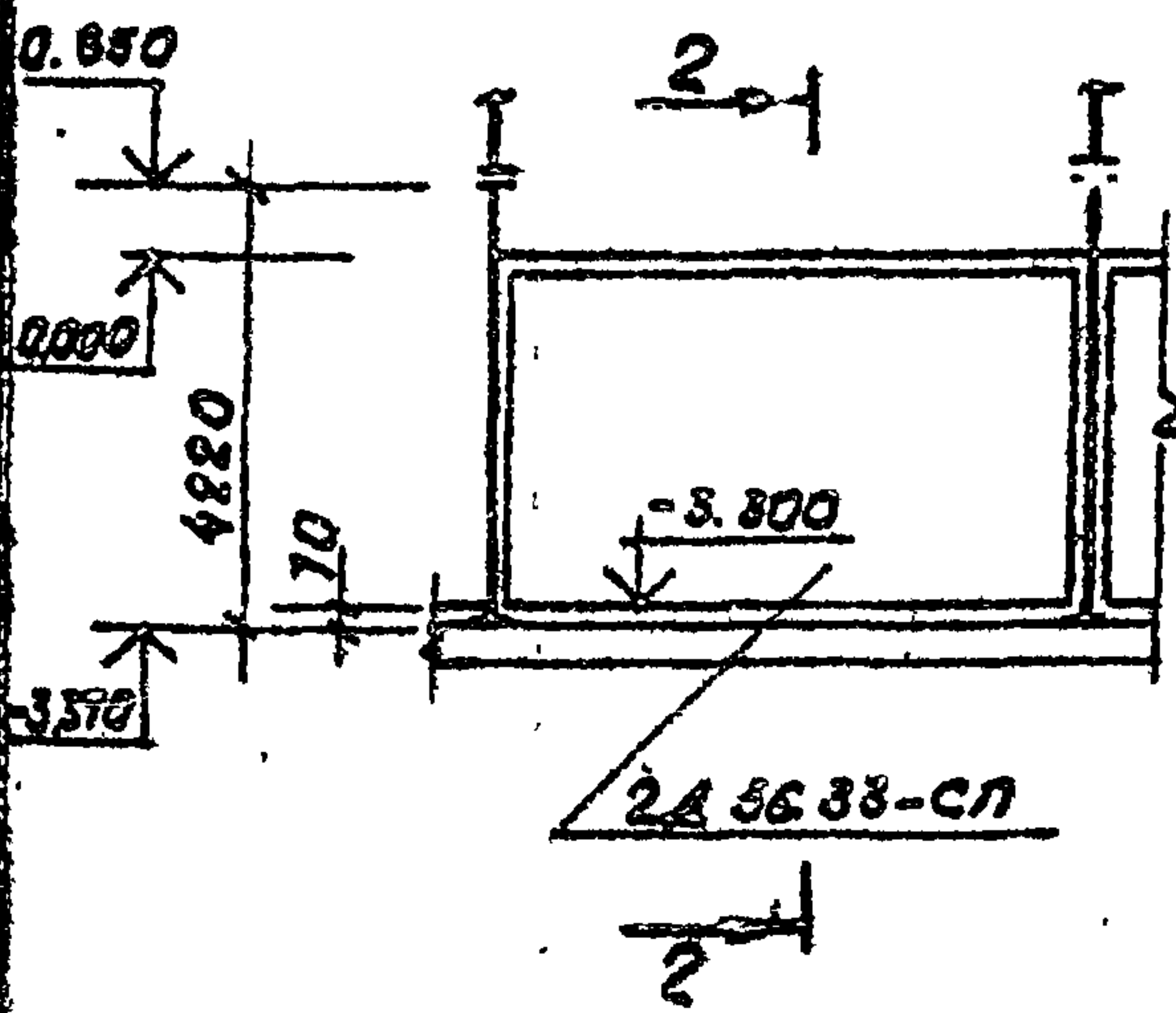
с техподпольем H=2.0м



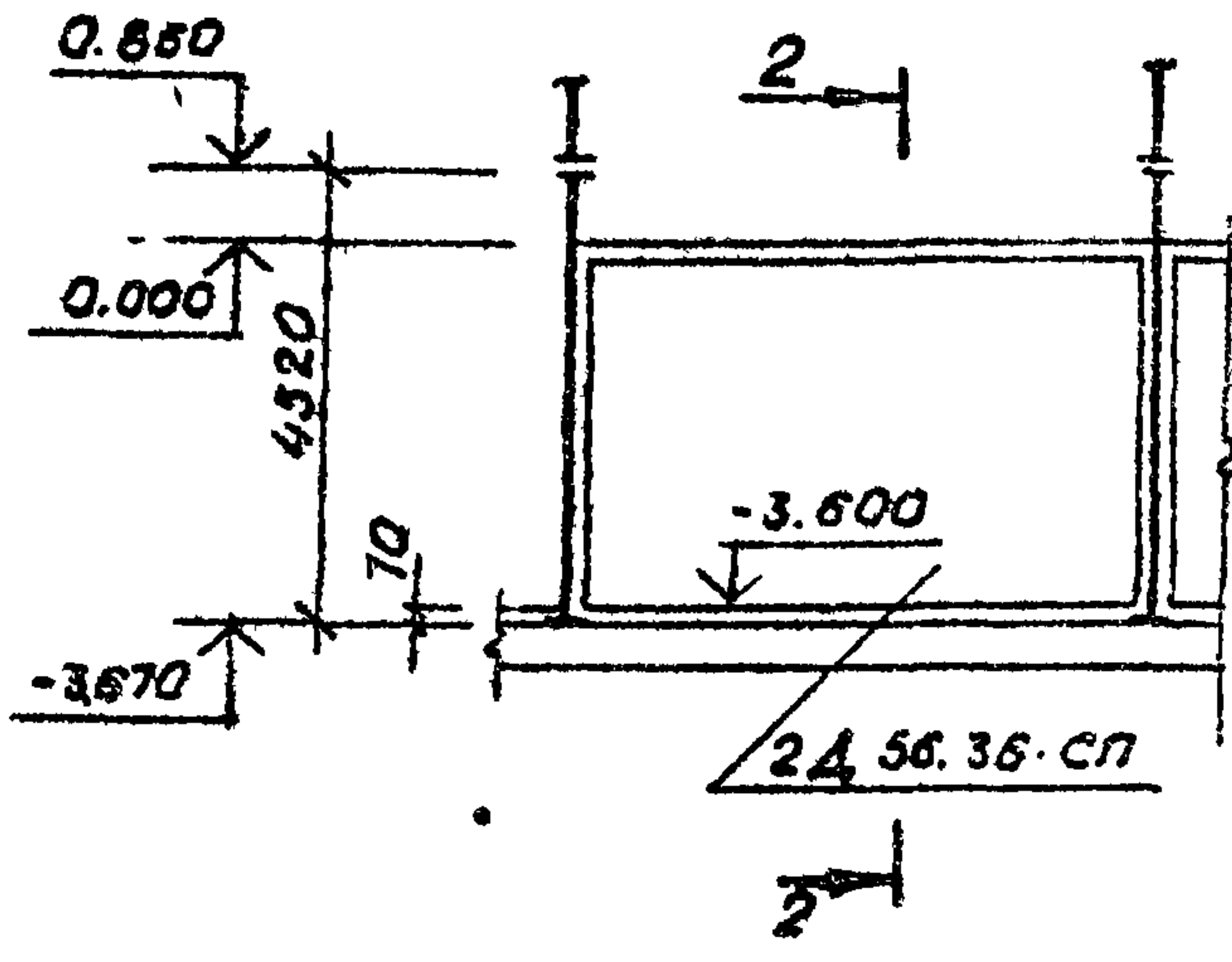
с подвалом H=2.8м



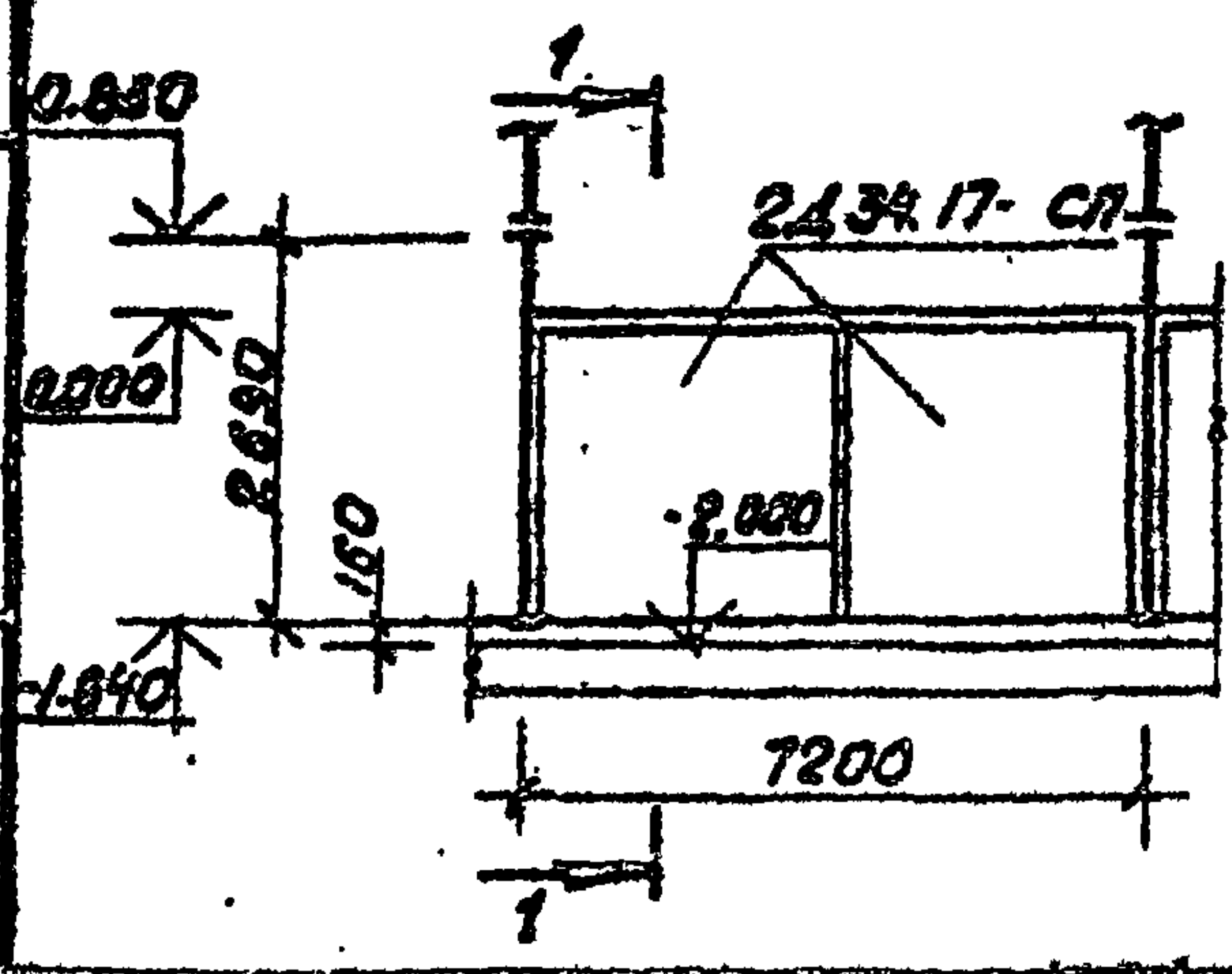
с подвалом H=3.3м



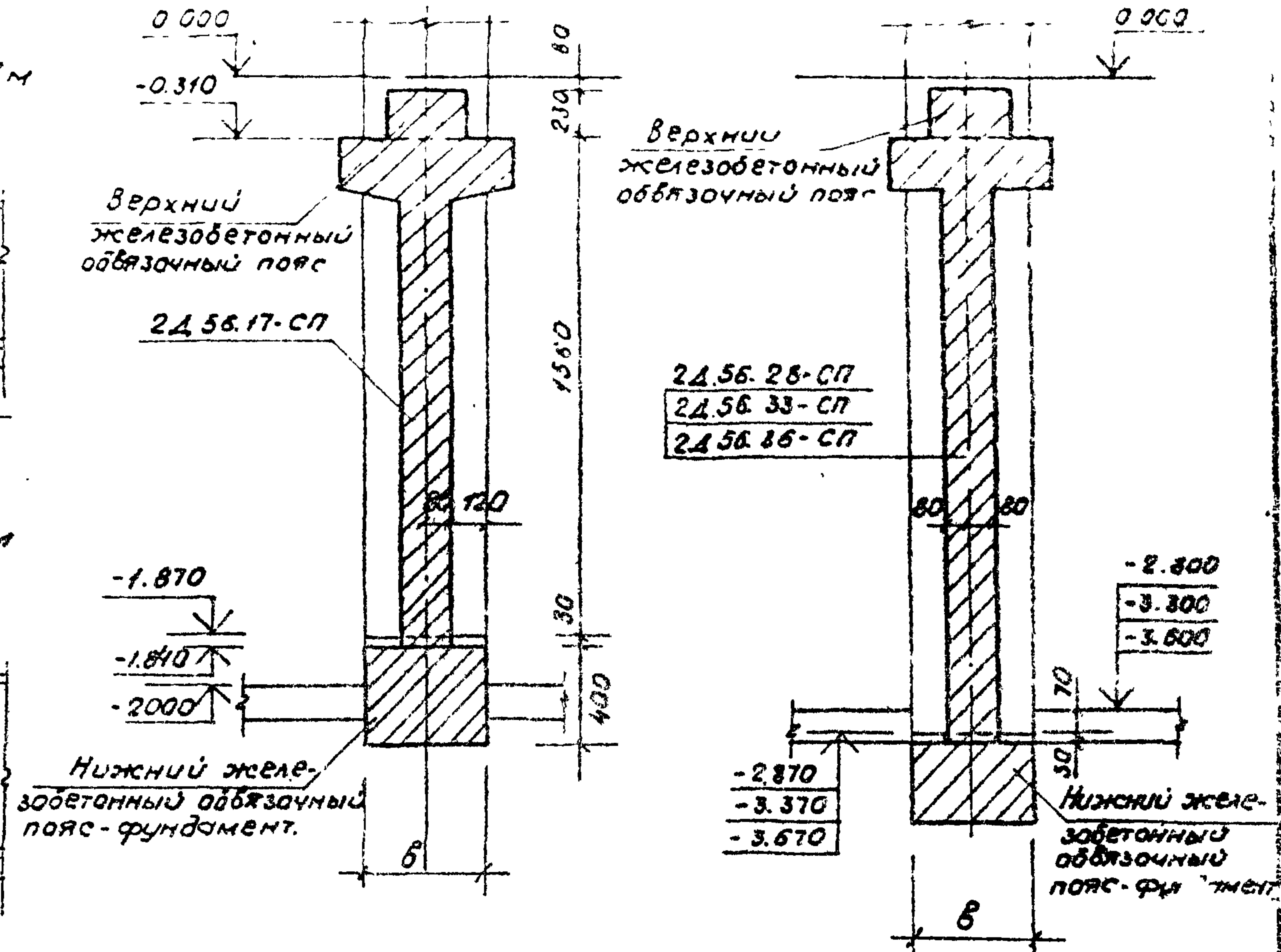
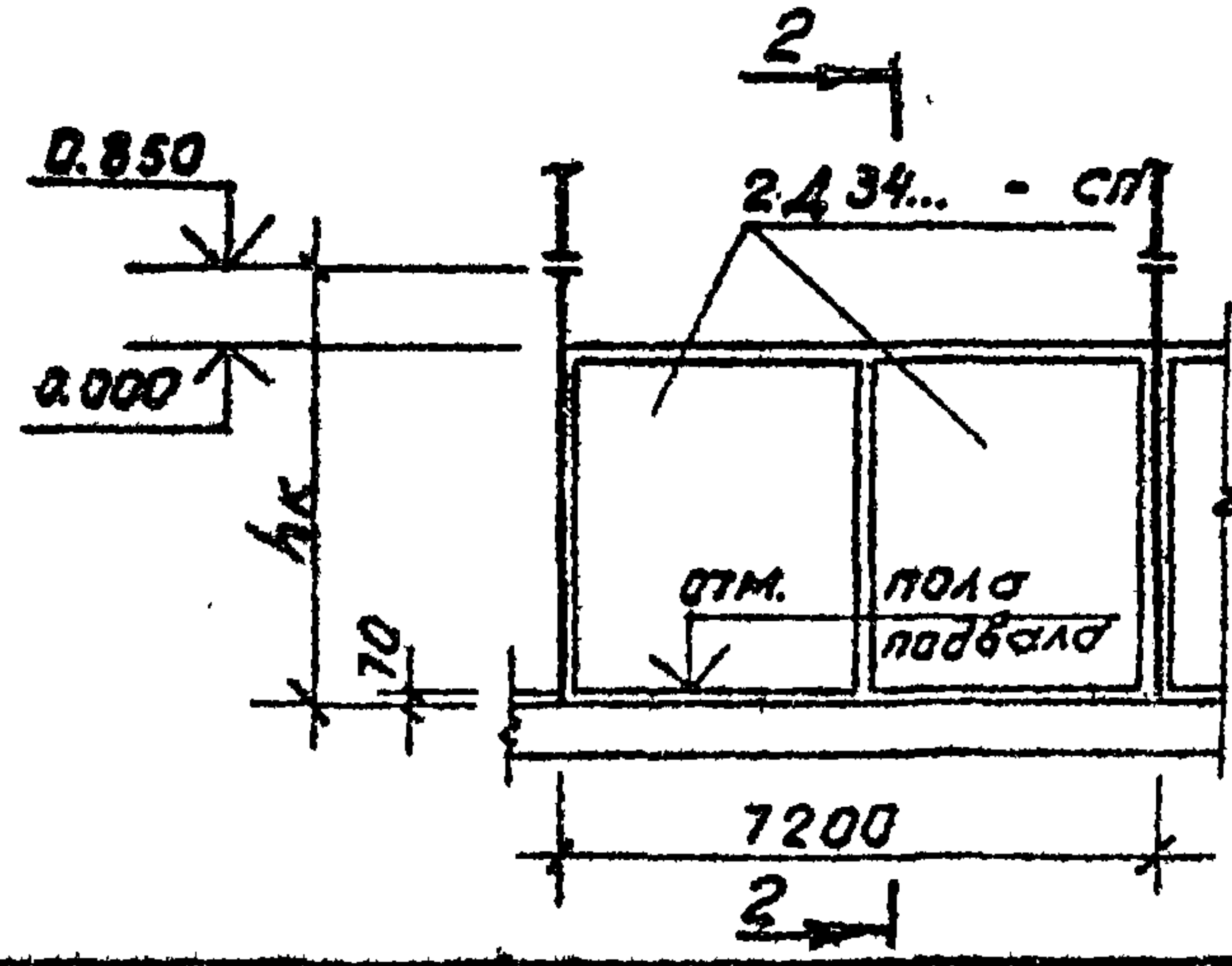
с подвалом H=3.6м



с техподпольем H=2.0м



с подвалом H=2.8; 3.3; 3.6м



Ширина „б“ нижнего обвязочного пояса определяется при конкретном проектировании.

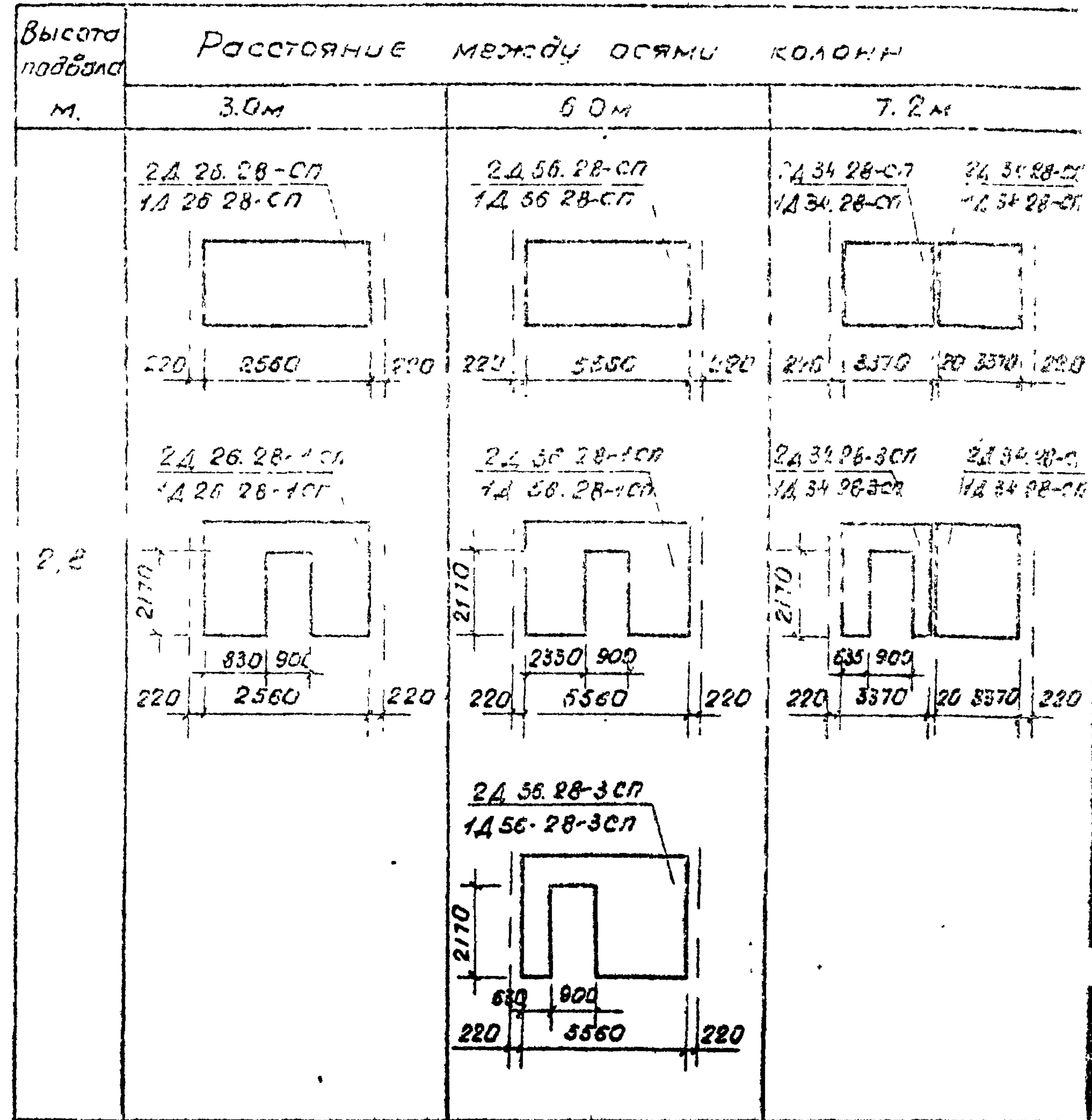
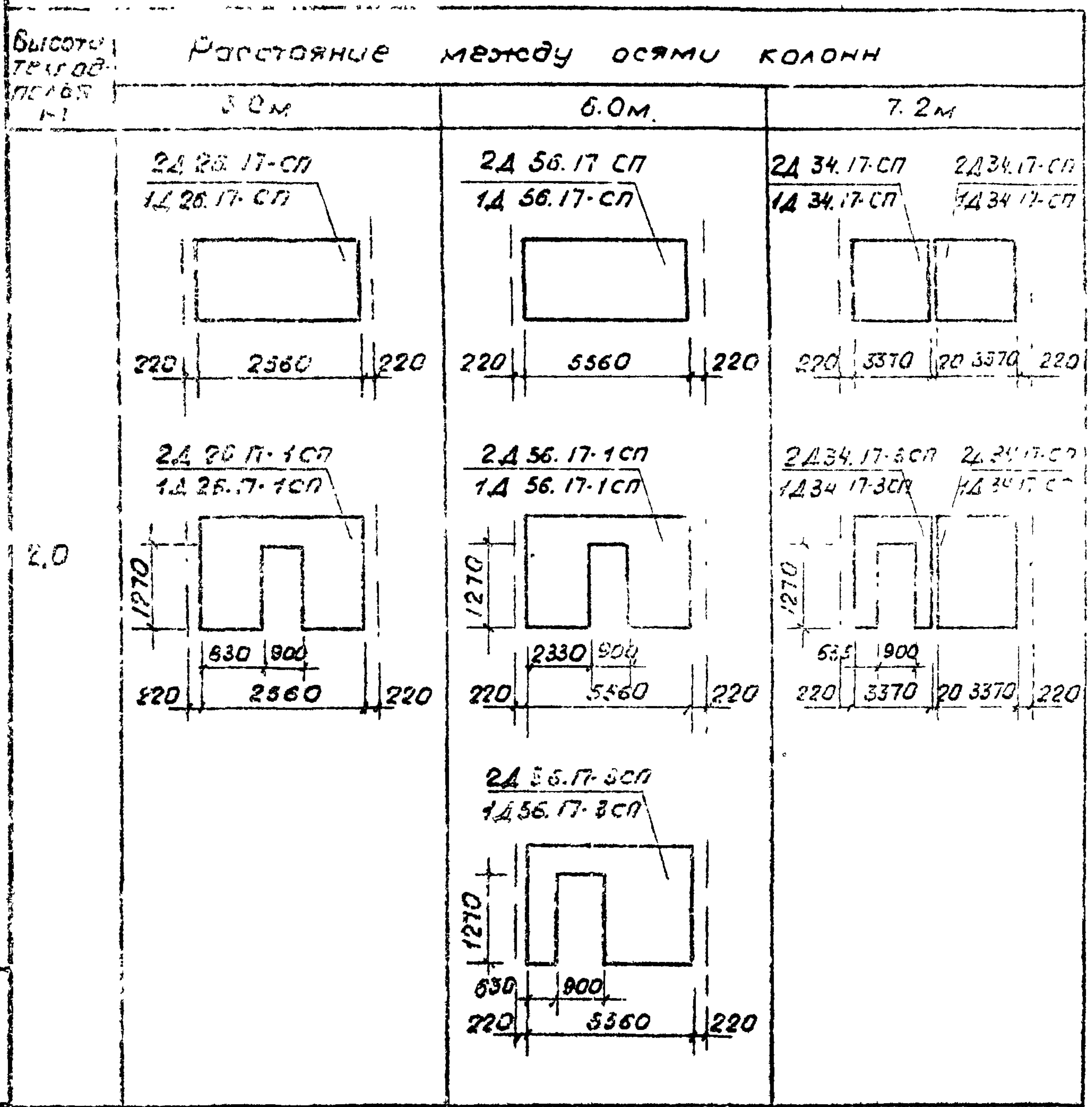
				1.020.1-6 сп. 0-1-08			
Разраб.	Гордеева	10/22	09.89	Схемы компоновки колонн и диафрагм жесткости.	Статус	Авст	Авст
ГЛП	Гильман	10/25	09.89		Р		Т
Гл. спец.	Горбачки	10/27	09.89		Том 3НУУЭП		
Нач. отд.	Ирсунбаев	10/28	09.89				
Н.контр.	Горбачки	10/27	09.89				

Вып. 0-1

Т.к. 1.020.1-6 СП.

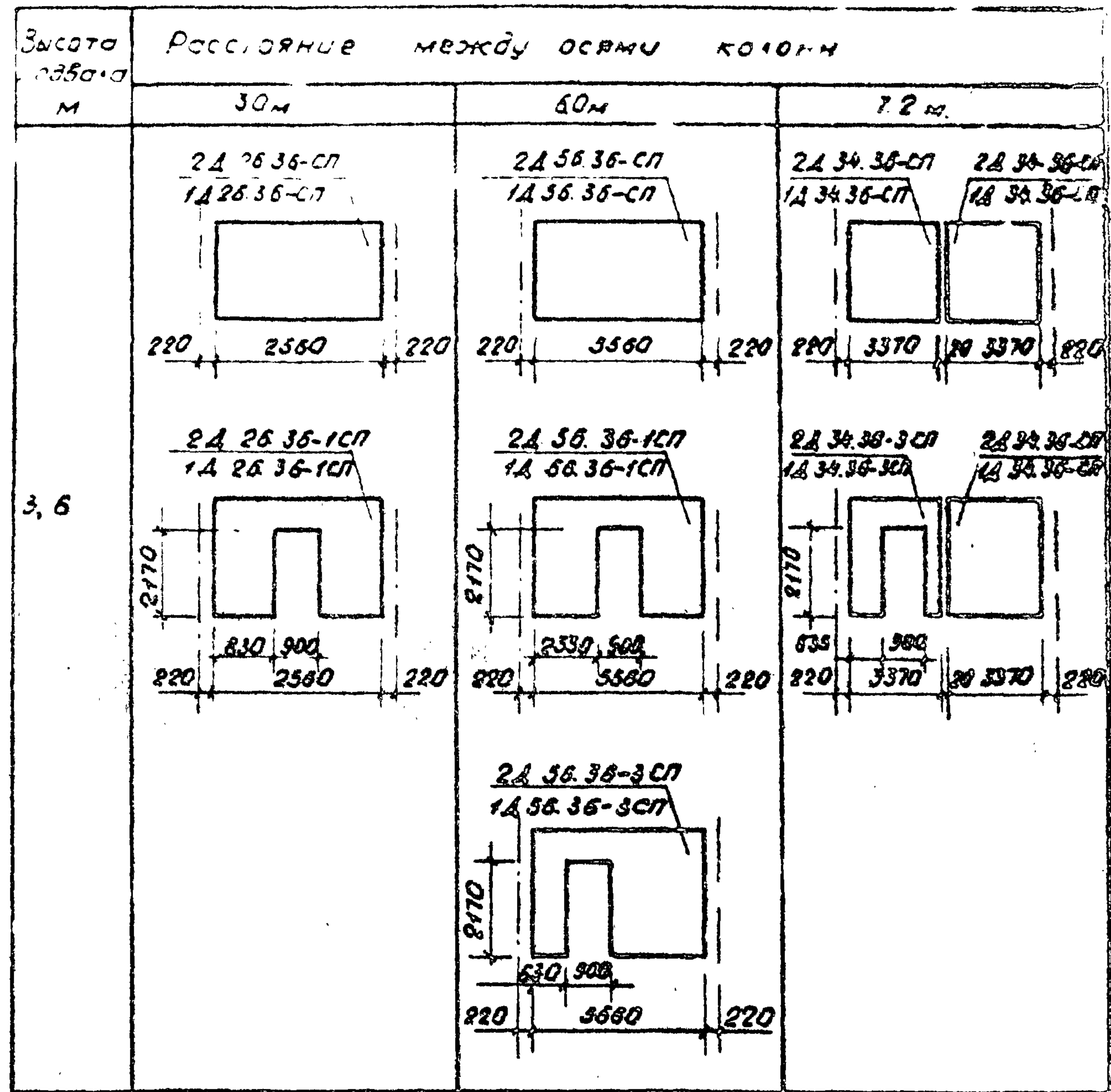
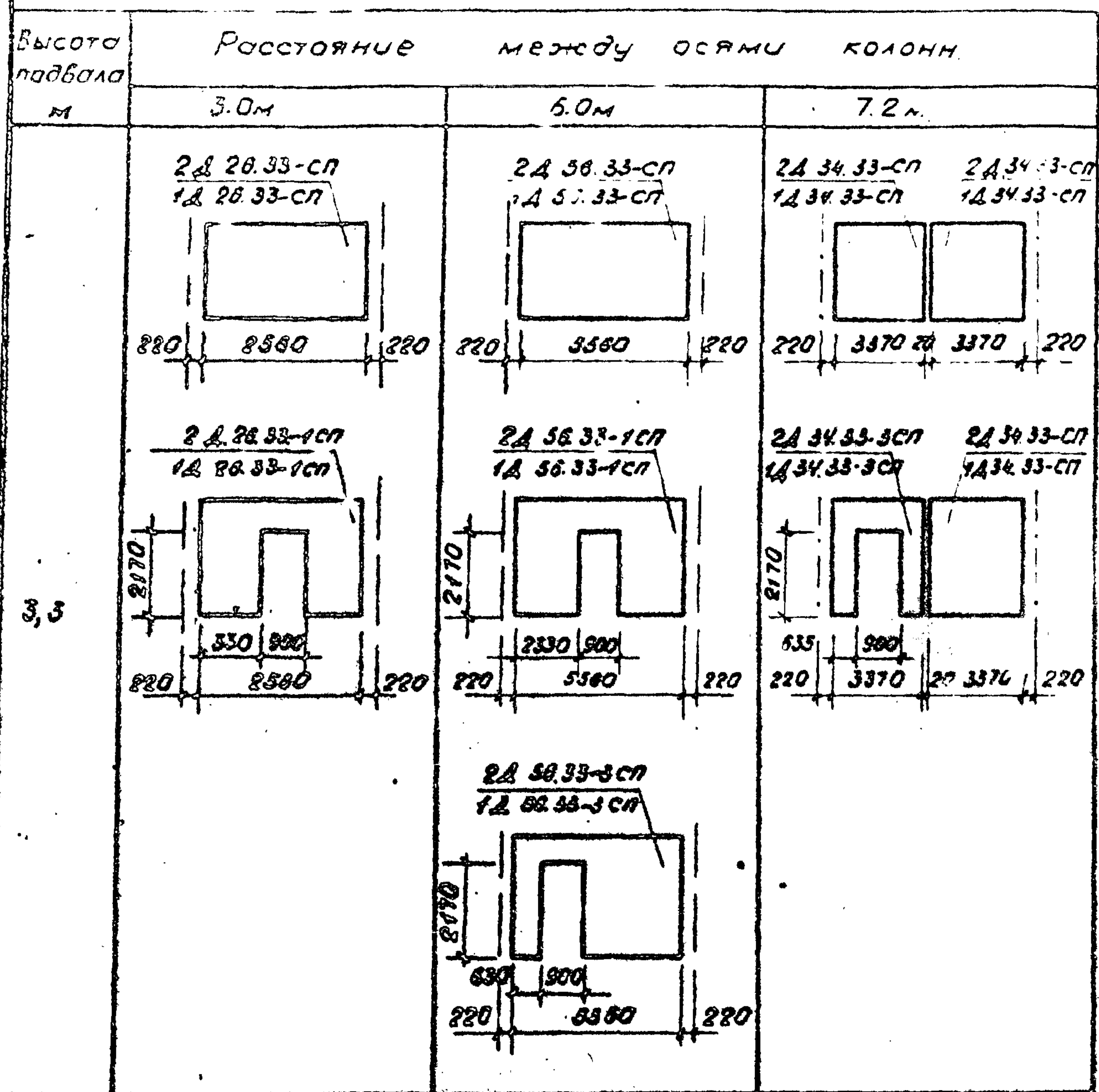
Инвентаризация и выпуск чертежей

Высота 2,0 м. Т.Р. 1.020.1-6 СП.



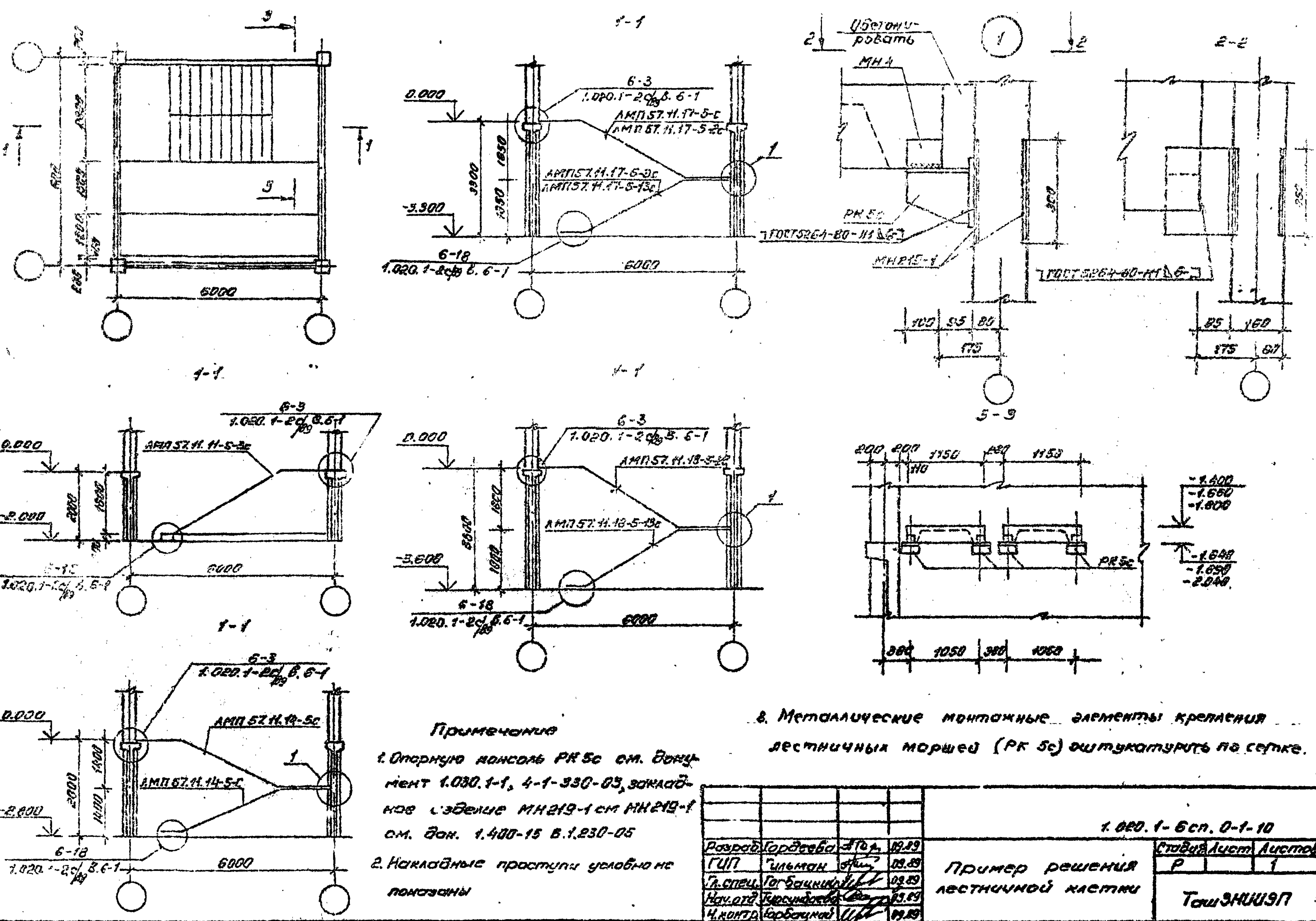
			1.020.1-6 СП. 0-1-09			
Разраб.	Мирзакоримов М.	09.89	Схемы расположения диаграмм жесткости для различных высот любого цикла.	Студия	Лист	Листов
Г.И.П.	Гильман	09.89		Р	1	2
Гл. спец.	Горбачкий	09.89		ТашЗНИИЭП		
Нач. отд.	Турсунбоева	09.89				
Н.контр.	Горбачкий	09.89				

Т.К. 1.020.1-6СН. Вып. 0-1.



Указание по плану и сечению

1.020.1-6СН.0-1-09 2



Т.К. 1.020.1-6СН. В.В. 0-1

Примечания

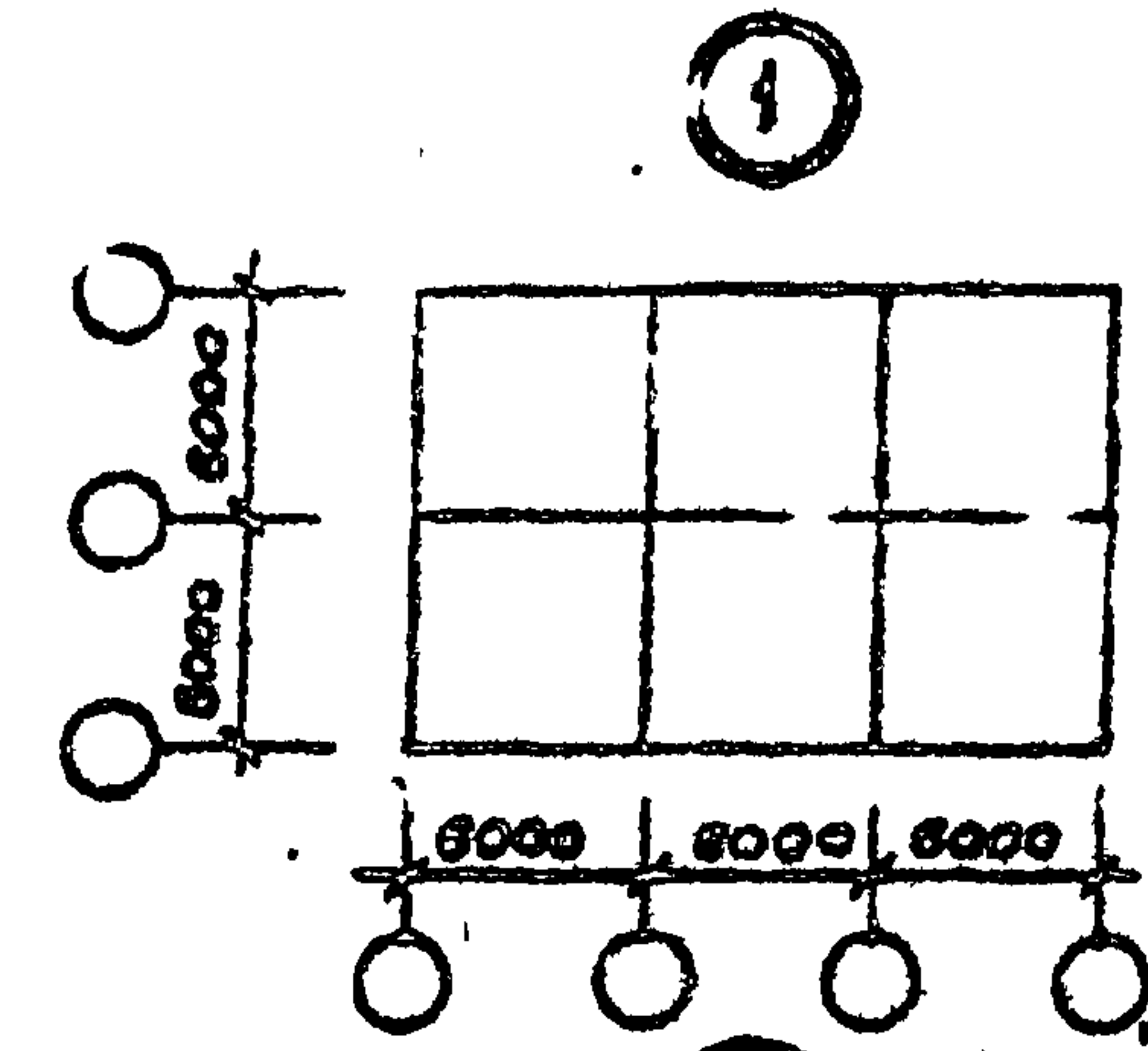
1. Опорную консоль РК 5С см. документ 1.020.1-1, 4-1-330-03, закладные изделия МН 219-1 см МН 219-1 см. Дан. 1.400-15 В.1.230-05
2. Накладные проступи условно не показаны

8. Металлические монтажные элементы крепления лестничных маршей (РК 5С) оштукатурить по сетке.

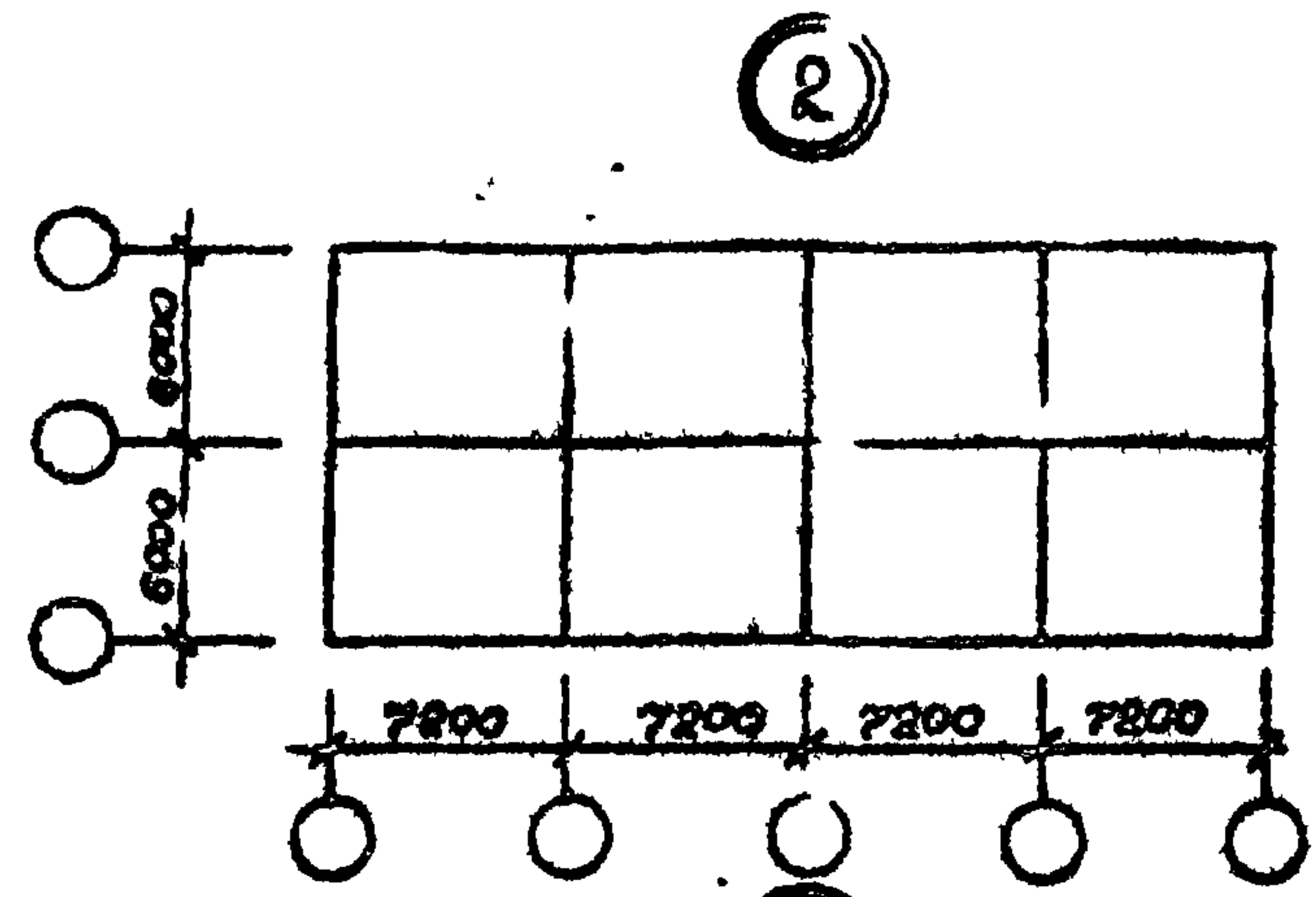
				1.020.1-Бсп. 0-1-10			
Разраб.	Гордеева	Игорь	09.89	Пример решения лестничной клетки	Ступень	Лист	Листов
ГЦП	Гильман	Александр	09.89		Р		1
Г. спец.	Горбачинский	Игорь	09.89		Таш ЭНУУЭП		
Наклад.	Горбачинский	Игорь	09.89				
И. монта.	Горбачинский	Игорь	09.89				

Т.К. 1.020.1-6СН. Вып. 0-1

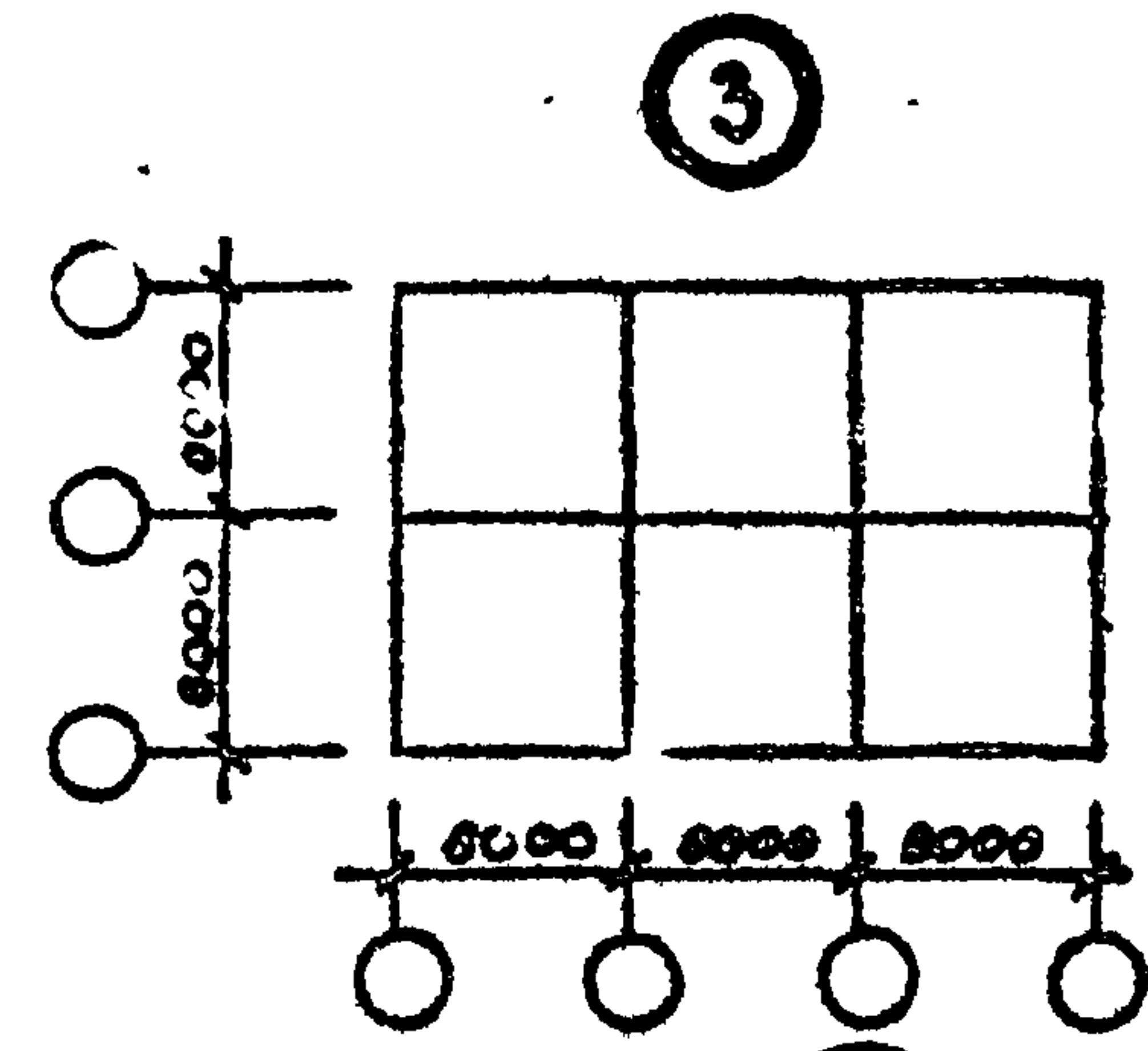
Инв. в подл. Подпись и дата В.З.С.М.И.В.У.



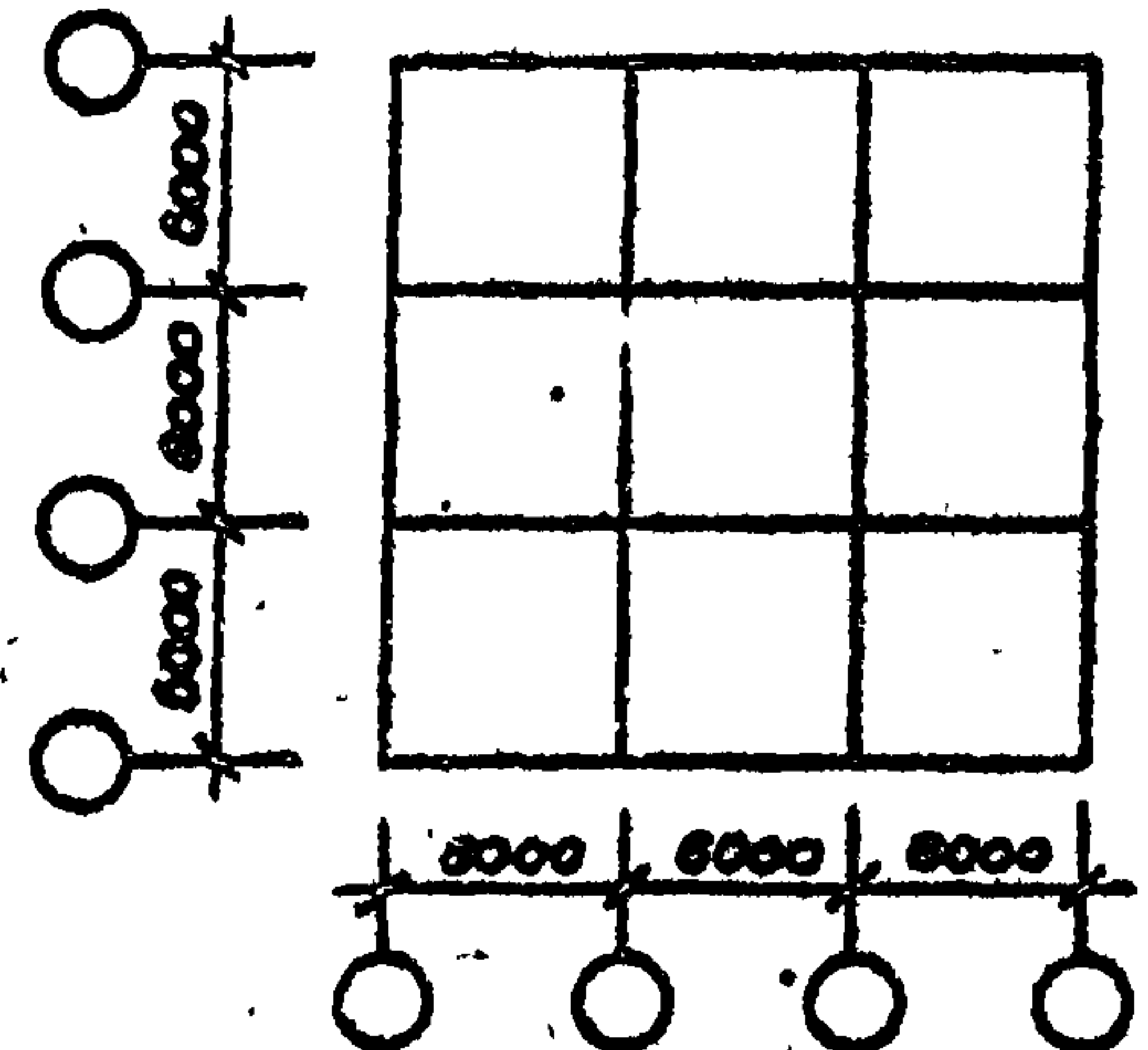
1



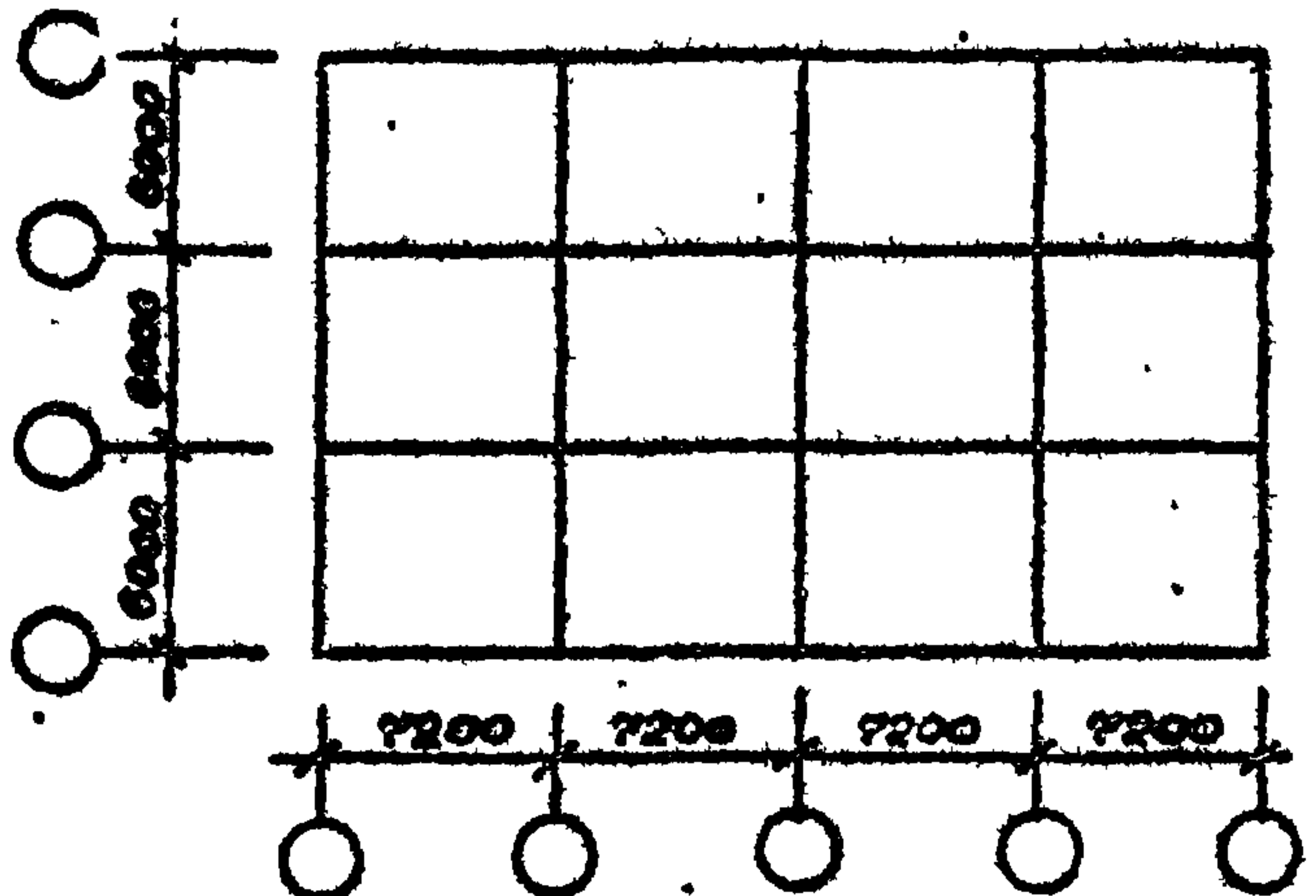
2



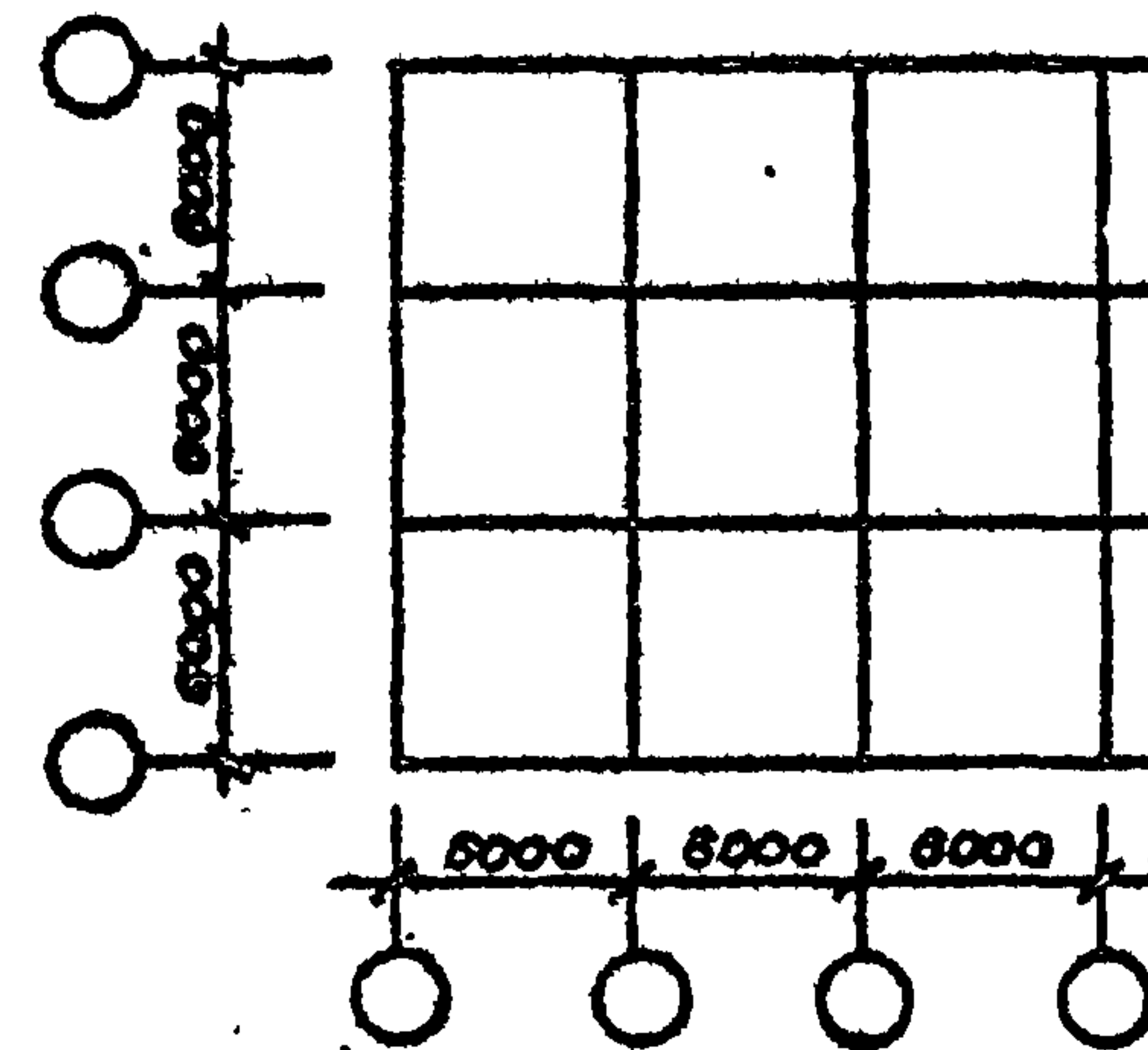
3



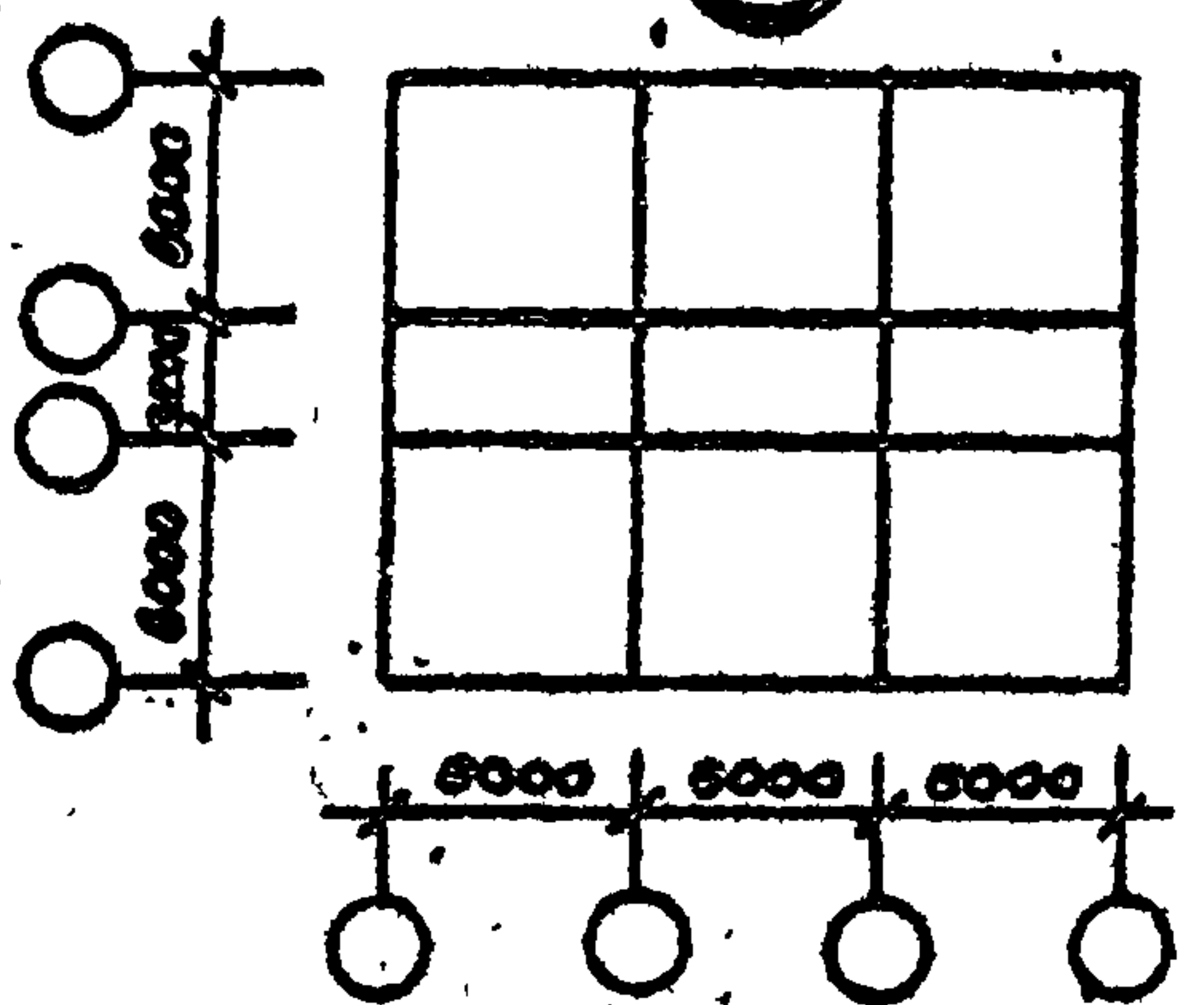
4



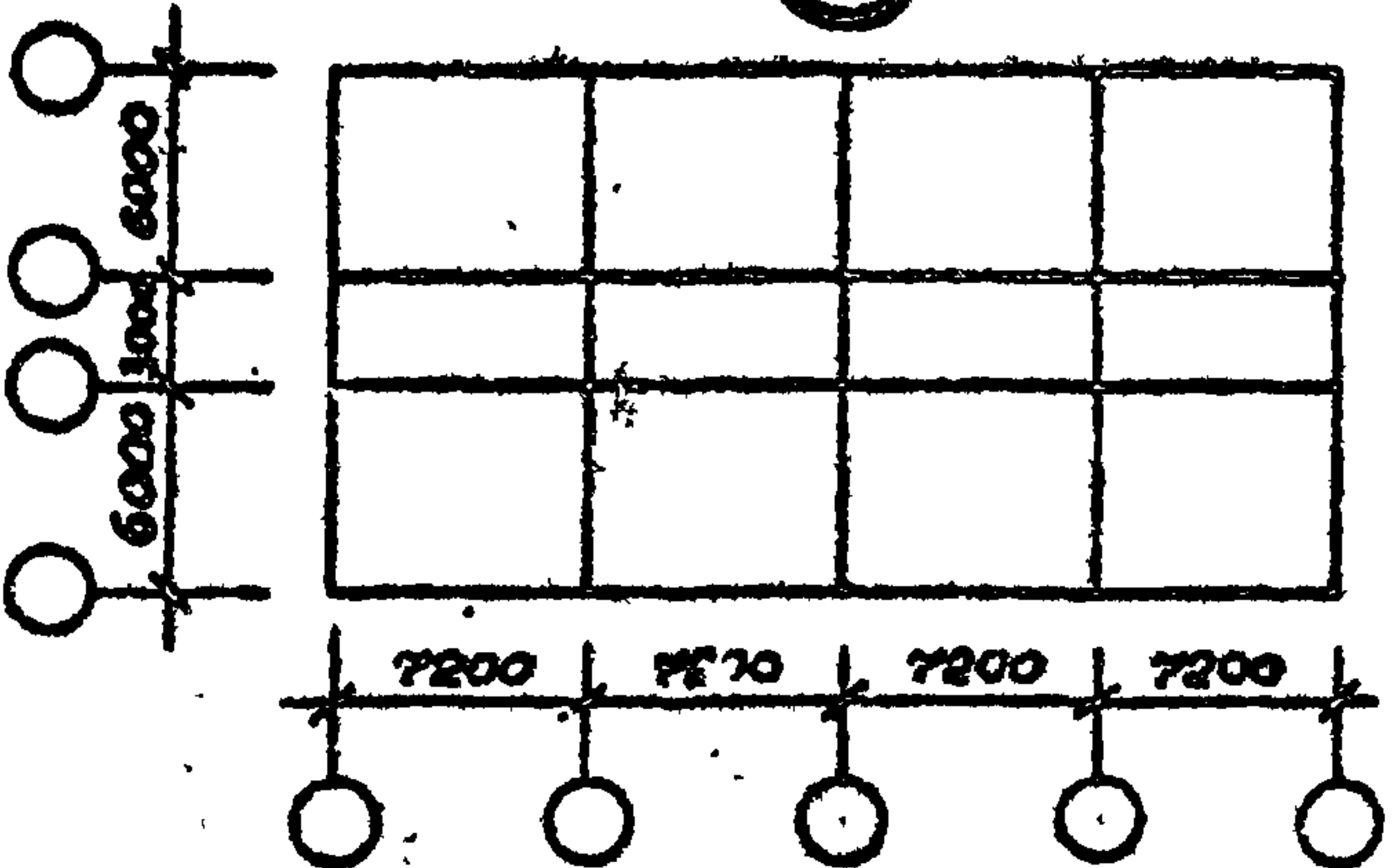
5



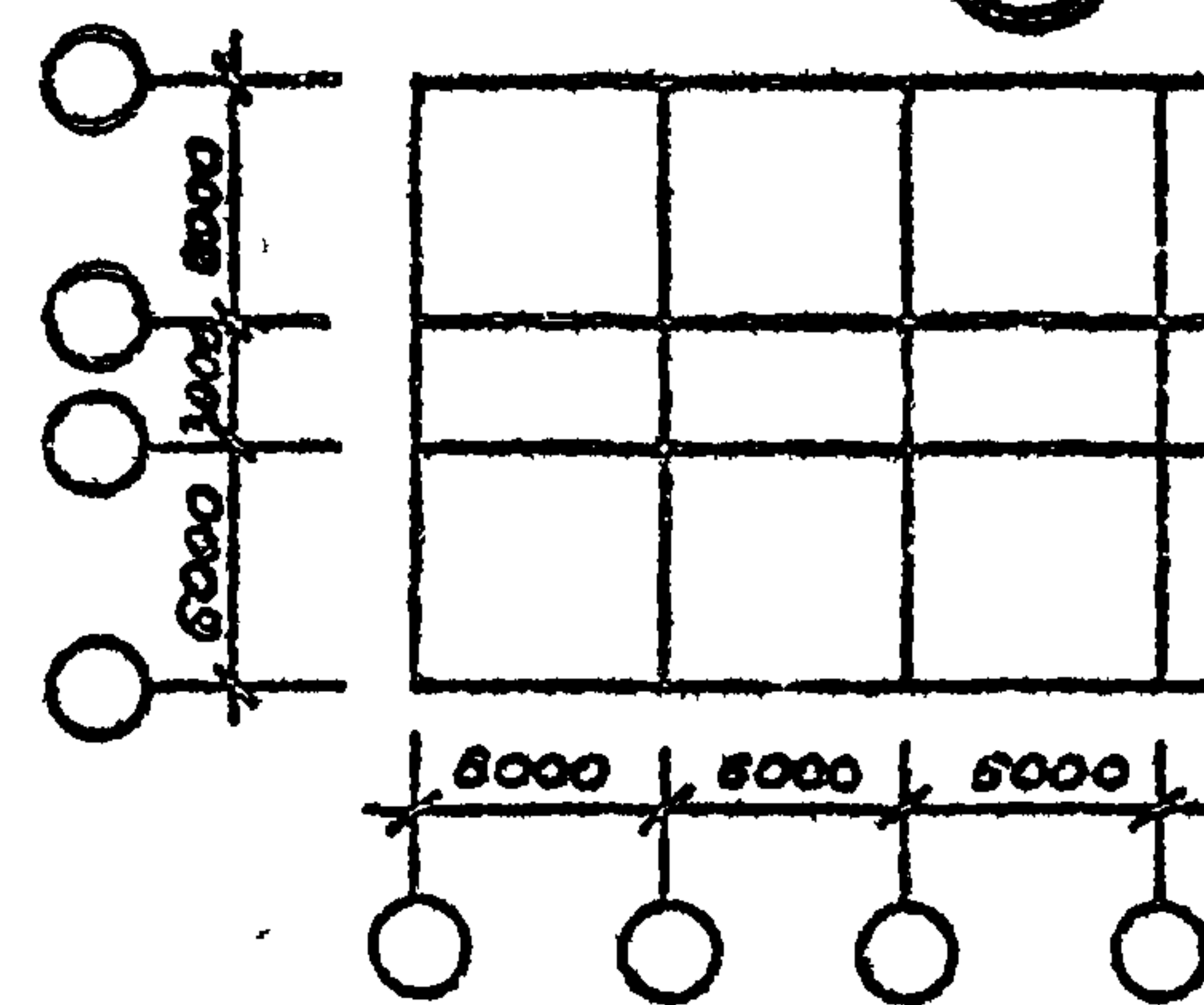
6



7



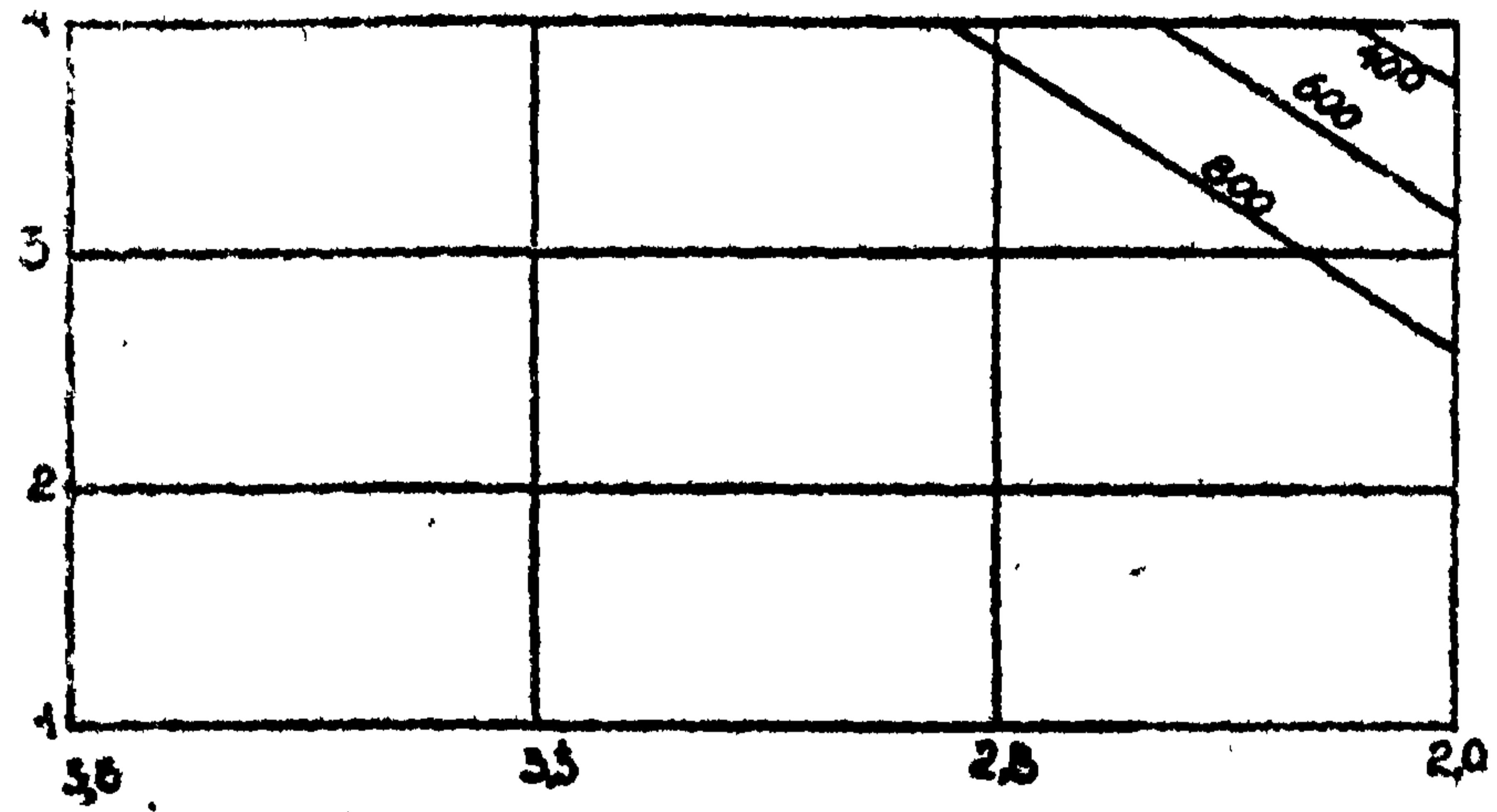
8



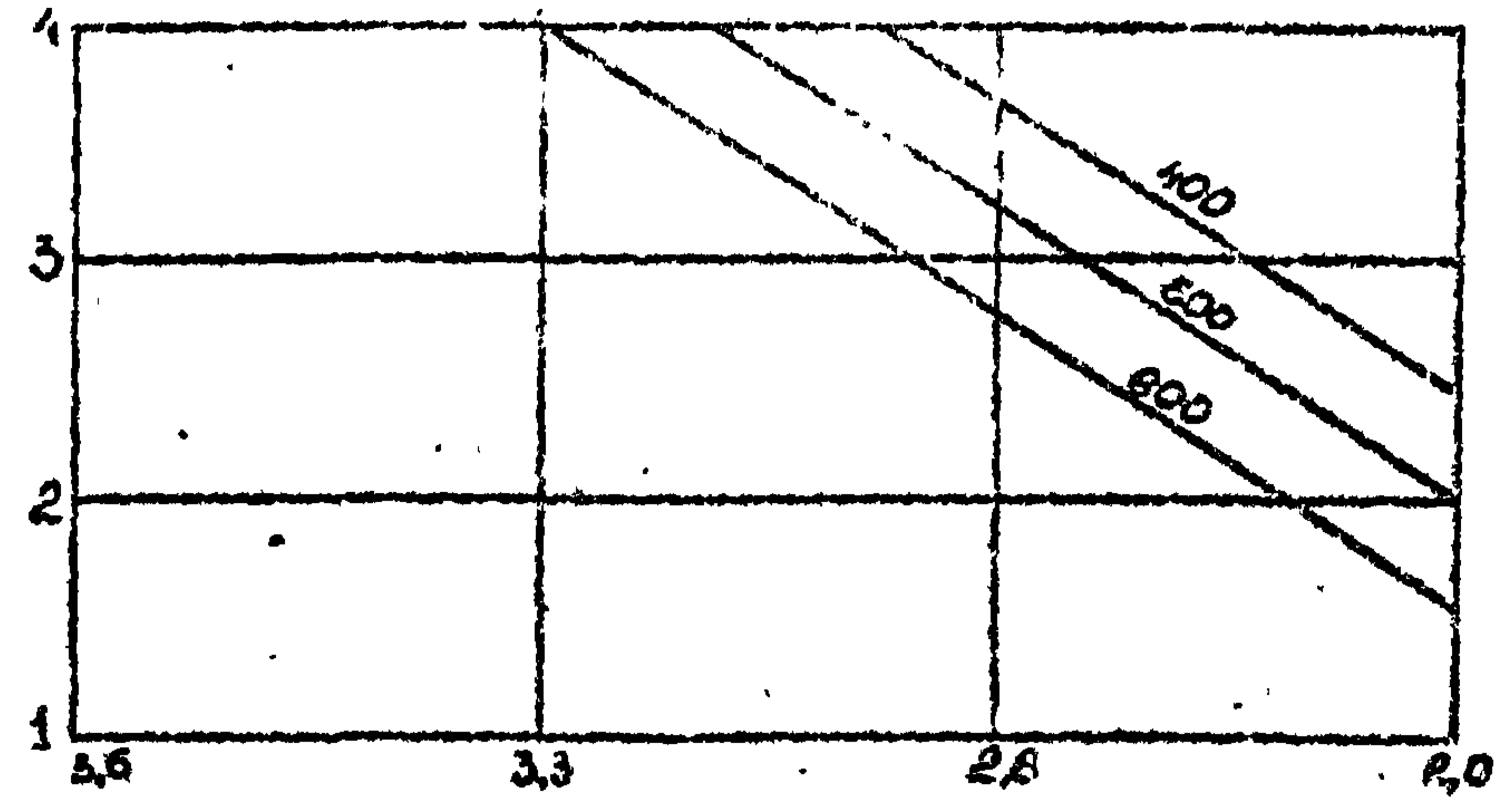
9

				1.020.1-6СН.0-1-11СМ			
РАЗРАБОТ	БАРМАКОВА	<i>Бармакова</i>	09.89	КОНСТРУКТИВНЫЕ СХЕМЫ ЗДАНИЙ И ГРАФИКИ ОПРЕДЕЛЕНИЯ ВЫСОТЫ ФУНДАМЕНТНО-ПОДАВАЛЬНОЙ ЧАСТИ	СТАДИЯ	ЛЮСТ	ЛЮСТОВ
ГИП	ПЛАМАН Я	<i>Пламман Я</i>	09.89		Р	1	3
ГЛА. СПЕЦ	ЮРБАККИ М	<i>Юрбакки М</i>	09.89		ТашЗНИИЭП		
НАЧ. ОТД.	МУСТАФИДОВА С	<i>Мустафидова С</i>	09.89				
И.КОНТР.	РЕВЕНЧИК С	<i>Ревенчик С</i>	09.89				

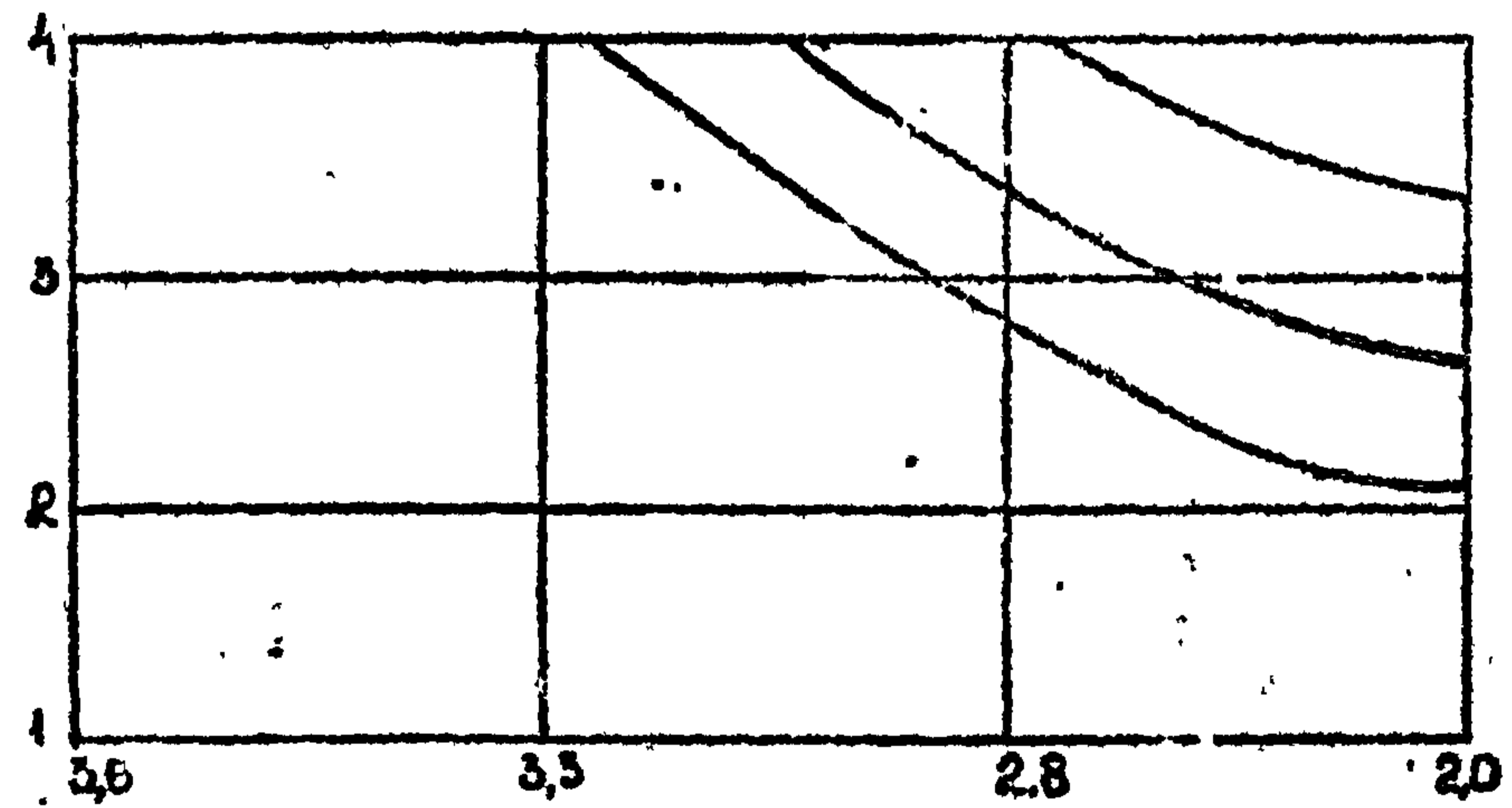
Для схемы 1



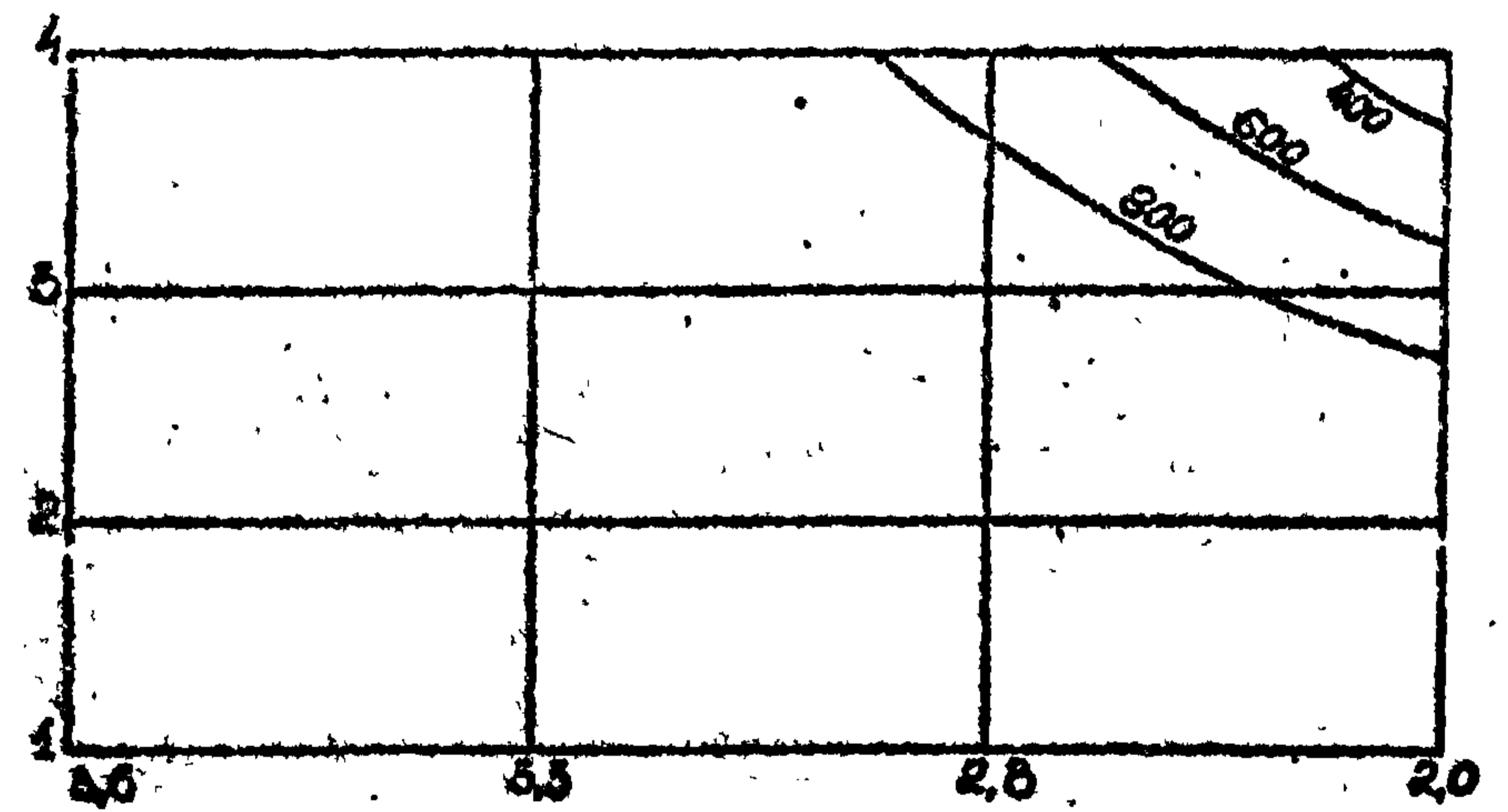
Для схемы 2



Для схемы 3



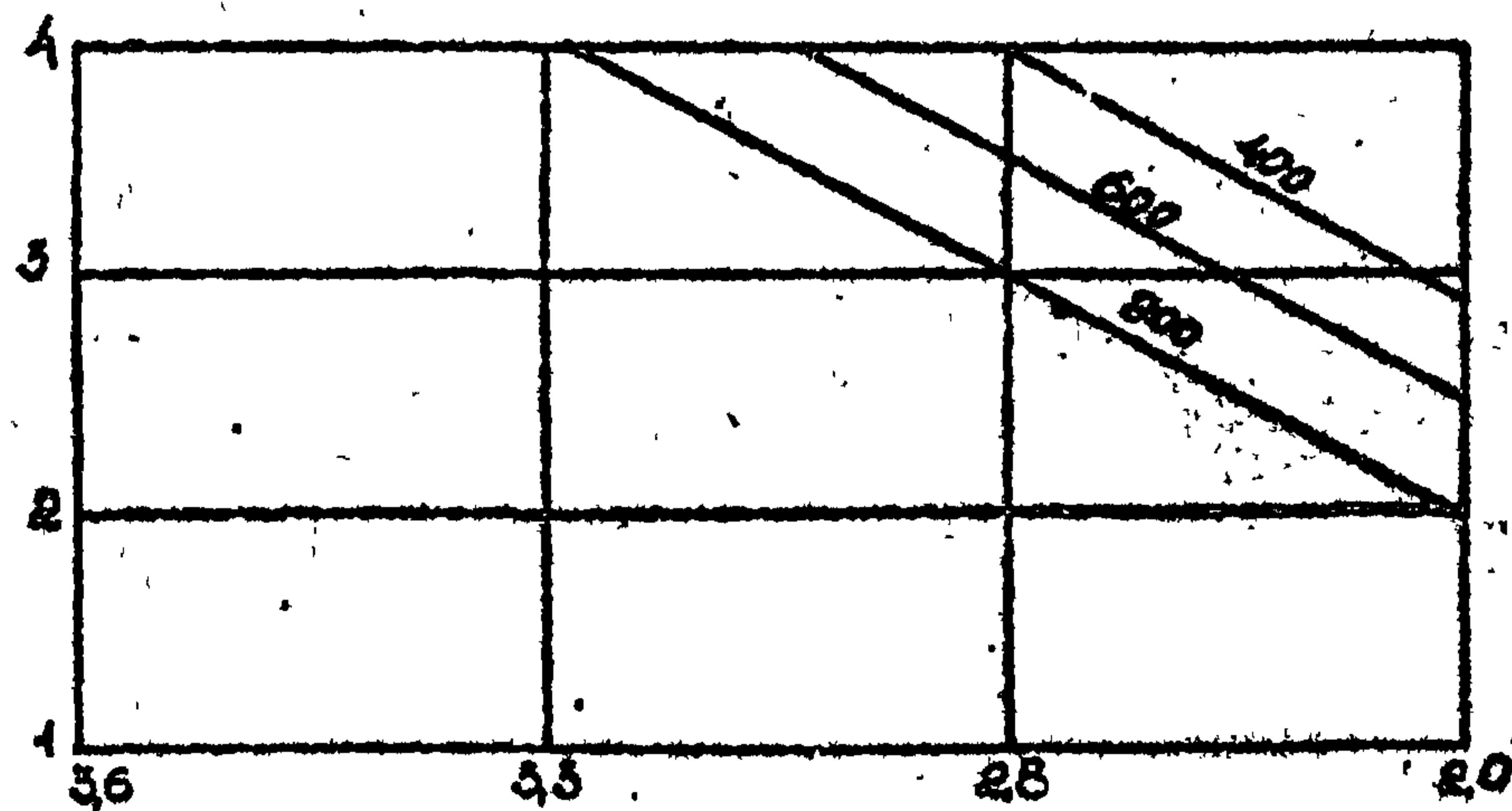
Для схемы 4



Этажность

Высота подвала в м.

Для схемы 5



Т.К.1.020.1-6.СП. Вып. 0-1.

№	Взам. инв. №
№	Инв. №

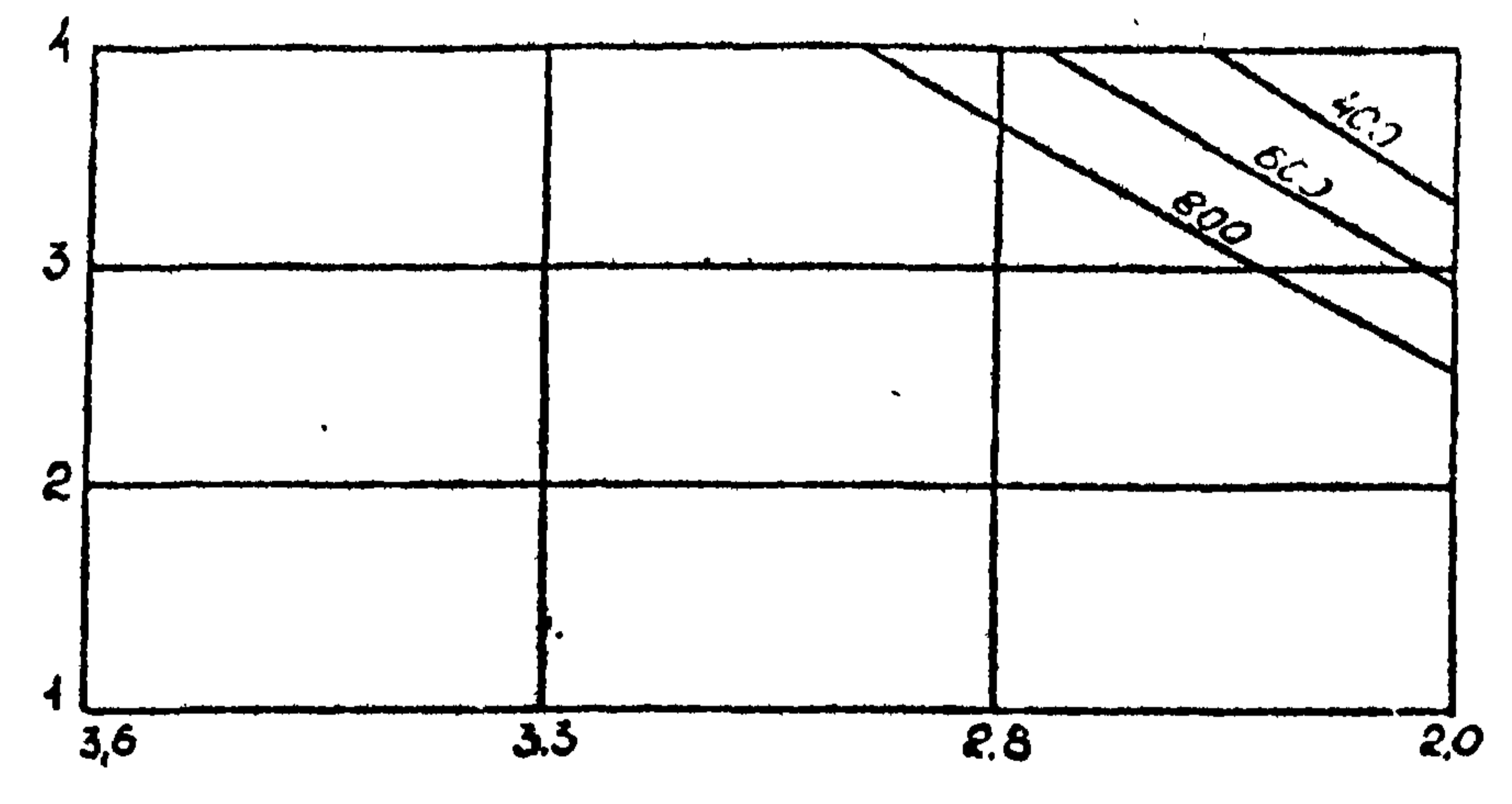
1.020.1-6.сп.0-1-11 см. Лист 2

Вып. 0-1.

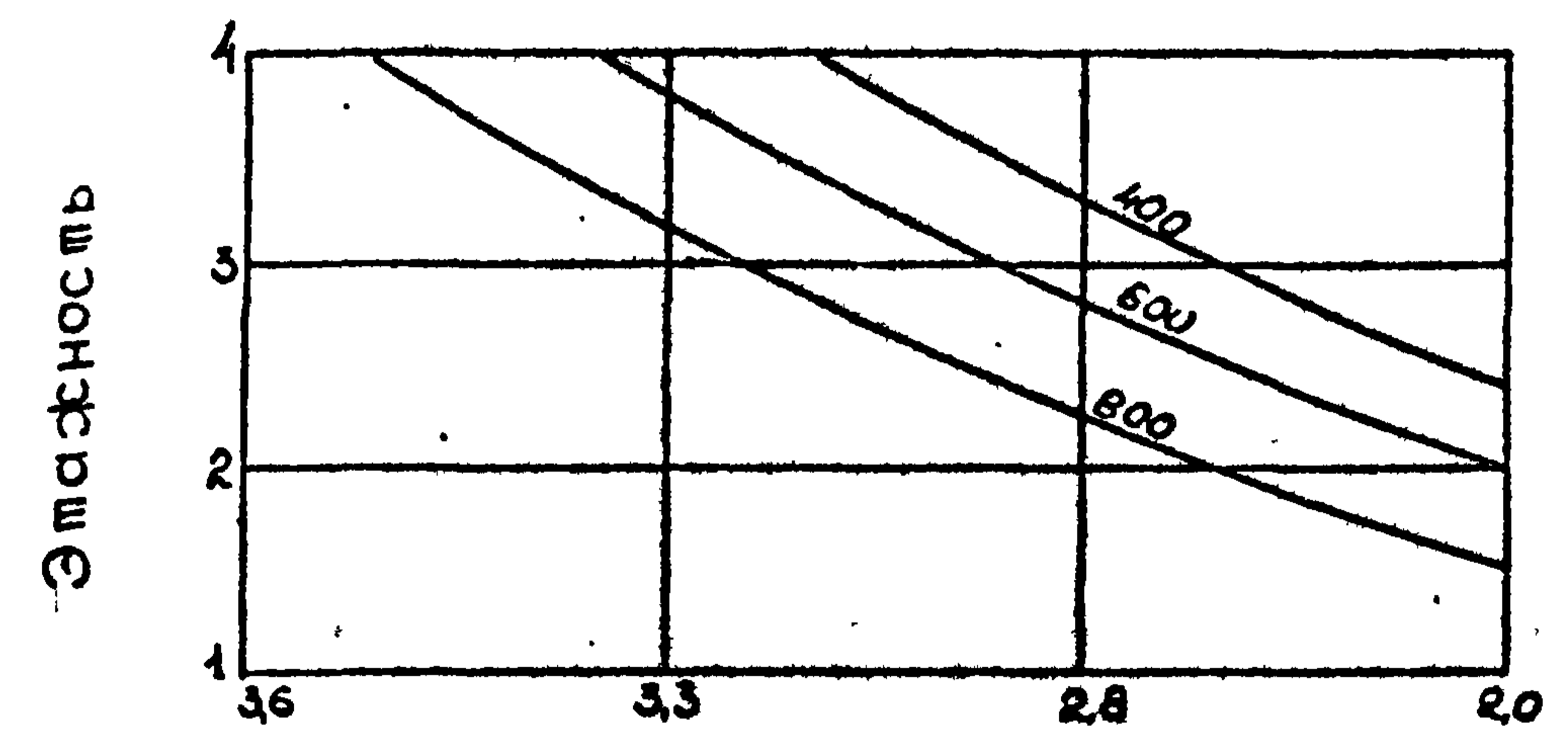
Т.к 1.020.1-6 СП

Инв. № подл.	Подпись и дата	Взам. инв. №

Для схемы 6



Для схемы 7



Высота подвала в м.