

**ГОСУДАРСТВЕННЫЙ КОМИТЕТ СОВЕТА МИНИСТРОВ СССР ПО ДЕЛАМ СТРОИТЕЛЬСТВА
(ГОССТРОЙ СССР)**

ТИПОВЫЕ КОНСТРУКЦИИ И УЗЛЫ ЗДАНИЙ И СООРУЖЕНИЙ

СЕРИЯ 1.800-6

**ОДНОЭТАЖНЫЕ СЕЛЬСКОХОЗЯЙСТВЕННЫЕ ЗДАНИЯ
С САМОНЕСУЩИМИ СТЕНАМИ ИЗ ЛЕГКОБЕТОННЫХ ПАНЕЛЕЙ И
БЛОКОВ, ПОКРЫТИЕМ ПО ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫМ ПЛИТАМ
И АСБЕСТОЦЕМЕНТНОЙ КРОВЛЕЙ**

МАТЕРИАЛЫ ДЛЯ ПРОЕКТИРОВАНИЯ

13716
ЦЕНА 0-87

**ЦЕНТРАЛЬНЫЙ ИНСТИТУТ ТИПОВОГО ПРОЕКТИРОВАНИЯ
ГОССТРОЯ СССР**

Москва, А-445, Селезневская ул., 22

Сроки в проекте VII 1983 г.

Листов № 8133 Тираж 100 экз.

ГОСУДАРСТВЕННЫЙ КОМИТЕТ СОВЕТА МИНИСТРОВ СССР ПО ДЕЛАМ СТРОИТЕЛЬСТВА
(ГОССТРОЙ СССР)

ТИПОВЫЕ КОНСТРУКЦИИ И УЗЛЫ ЗДАНИЙ И СООРУЖЕНИЙ

СЕРИЯ 1.800—6

ОДНОЭТАЖНЫЕ СЕЛЬСКОХОЗЯЙСТВЕННЫЕ ЗДАНИЯ
С САМОНЕСУЩИМИ СТЕНАМИ ИЗ ЛЕГКОБЕТОННЫХ ПАНЕЛЕЙ И
БЛОКОВ, ПОКРЫТИЕМ ПО ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫМ ПЛИТАМ
И АСБЕСТОЦЕМЕНТНОЙ КРОВЛЕЙ

МАТЕРИАЛЫ ДЛЯ ПРОЕКТИРОВАНИЯ

РАЗРАБОТАН
институтом Гипронисельхоз
Минсельхоза СССР

Одобрены УДЕЛОМ типового
проектирования и организации
проектно-изыскательских работ
Госстроя СССР
Письмо № 2/2-220 от 29.05.75 г.

СОДЕРЖАНИЕ

ПОЯСНИТЕЛЬНАЯ ЗАПИСКА

	Лист	Стр.
Пояснительная записка	-	2,3
Каркас, Маркировочные схемы	I	4
Таблица для подбора колонн и нагрузки на уровне верха фундамента	2+6	5+9
Раскладка панелей и блоков по продольным стенам	7	10
Примеры раскладки панелей и блоков по торцовым стенам	8+9	11,12
Таблица для подбора панелей и блоков продольных стен	10	13
Таблица для подбора панелей и блоков торцовых стен (примеры)	11	14
План раскладки плит покрытия для зданий шириной 6, 9, 12, 12 (6+6) и 18м	12	15
План раскладки плит покрытия для зданий шириной 18 (6+6+6); 21 (7,5+6+7,5) и 27м (9+9+9)	13	16
Покрытие. Раскладка обрешетки и асбестоцементных листов	14	17
Таблица для подбора утеплителя в покрытии	15	18
Типы и толщины кирпичных участков стен	16	19
Железобетонный столбик СБ	17+18	20,21

I. Альбом содержит материалы для проектирования зданий с самонесущими стенами из легкогобетонных панелей и блоков, с железобетонным каркасом, вентилируемым покрытием по сборным железобетонным плитам и кровлей из асбестоцементных волнистых листов унифицированного профиля с уклоном 25%.

Альбом предназначен для применения при проектировании животноводческих и птицеводческих зданий.

Схемы зданий приняты в соответствии с "Унифицированными габаритными схемами сельскохозяйственных производственных, складских и вспомогательных одноэтажных зданий", утвержденными Госстроем СССР (Постановление № 162 от 6 августа 1974г.)

2. Материалы для проектирования разработаны применительно к следующим конструкциям и изделиям:

Наименование	Шифр серии	Номер выпуска
1. Железобетонные фундаменты для производственных зданий сельского хозяйства	I.810-I	I
2. Фундаментные балки для зданий с лагом колонн 6 м	I.415-I	I
3. Железобетонные колонны для производственных зданий сельского хозяйства	I.823-I	I и 2
4. Железобетонные балки для покрытий сельских производственных зданий с асбестоцементной кровлей	I.862-2	I
5. Железобетонные треугольные безраскосные фермы для сельскохозяйственных зданий с асбестоцементной кровлей	I.863-I	I и 2

Исполнители: Лопов И.И., Кауцман М.Я., Горьба Э.С., Нов. отдела, Ин. констр. отд., Ин. специалист, Рук. группы

ГИПРОНИСЕЛЬХОЗ
г. Москва

TK 1974	Пояснительная записка	Серия 1.800-6
		Выпуск -
		Лист -
		Инвент. № 13716
		3

- 6. Стеновые двухслойные панели и блоки из легких бетонов для сельскохозяйственных зданий I.832-5 I и 2
- 7. Железобетонные плиты покрытий для производственных зданий сельского хозяйства I.865-2 I и 2
- 8. Стальные изделия для крепления конструкций одноэтажных производственных зданий I.800-4 -

3. В качестве утеплителя в покрытии приняты минераловатные плиты на синтетическом связующем (ГОСТ 9573-72) объемным весом $\gamma = 100-150 \text{ кг/м}^3$ и расчетным коэффициентом теплопроводности $\lambda = 0,052 \text{ ккал/м ч.град.}$ при весовой влажности $W_v = 5\%$.

4. Все замаркированные на схемах архитектурно-строительные и монтажные узлы разработаны в альбомах:

№ пп	Наименование альбома	Шифр серии	Номер выпуска
1.	Узлы сборных каркасов зданий с асбестоцементной кровлей	2.820-I	I
2.	Узлы самонесущих стен из легкобетонных панелей и блоков	2.830-I	I
3.	Узлы утепленных покрытий с железобетонными плитами и асбестоцементной кровлей	2.860-I	I

5. Подбор несущих и ограждающих конструкций производится в следующем порядке:

- по таблице, приведенной на листе 15, в соответствии с принятым в типовом проекте температурно-влажностным режимом определяется толщина утеплителя в покрытии.

Кроме минераловатных плит могут применяться другие виды утеплителей с соответствующим перерасчетом их толщин, марок несущих конструкций и нагрузок на основания;

- в соответствии с принятой в рабочем проекте расчетной нагрузкой, марки несущих конструкций покрытия подбираются по альбомам, указанным в п.2 настоящей записки;

- по таблицам приведенным на листах 2-6 в зависимости от веса снегового покрова и скоростного напора ветра подбираются марки колонн. Там же приведены нагрузки для расчета оснований;

- фундаменты под колонны подбираются по серии I.810-I, выпуск I.

При недостаточной площади подошвы фундамента ее уширение производится за счет подбутки или подбетонки;

- раскладка панелей и блоков по продольным стенам приведена на листе 7;

примеры раскладки панелей и блоков по торцовым стенам приведены на листах 8 и 9;

- марки панелей и блоков для продольных и торцовых стен в зависимости от высоты здания (Н), отметки подоконника и высоты оконного проема подбираются по таблицам, приведенным на листах 10-11.

Толщина панелей и блоков в зависимости от температурно-влажностного режима принимается по серии I.832-5 выпуск 0.

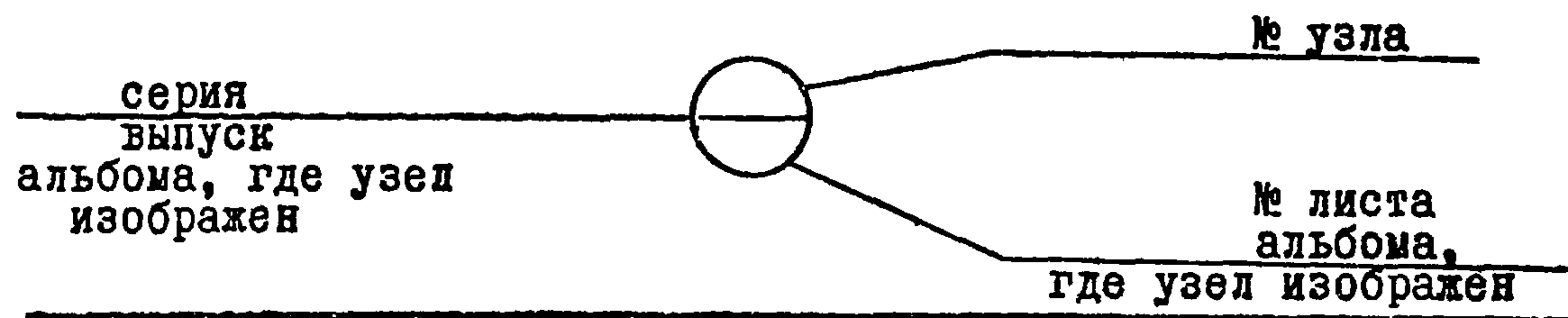
Кирпичные участки стен предусмотрены в местах дверных и воротных проемов. Типы и толщины кирпичной кладки в зависимости от температурно-влажностного режима приведены на листе 16;

- раскладка железобетонных плит покрытия, сечения и шаг обрешетки и брусков под обрешетку приведены на листах 12-14.

Маркировочная схема кровли приведена в альбоме "Узлы утепленных покрытий с железобетонными плитами и асбестоцементной кровлей" (серия 2.860-I выпуск I).

7. В рабочих чертежах конкретных проектов должны быть приведены монтажные схемы каркаса, раскладки плит покрытия, листов кровли и стеновых панелей с полной маркировкой конструктивных элементов, а также указания по отделке стен и защите конструкций от коррозии.

Условные обозначения, принятые в данном альбоме



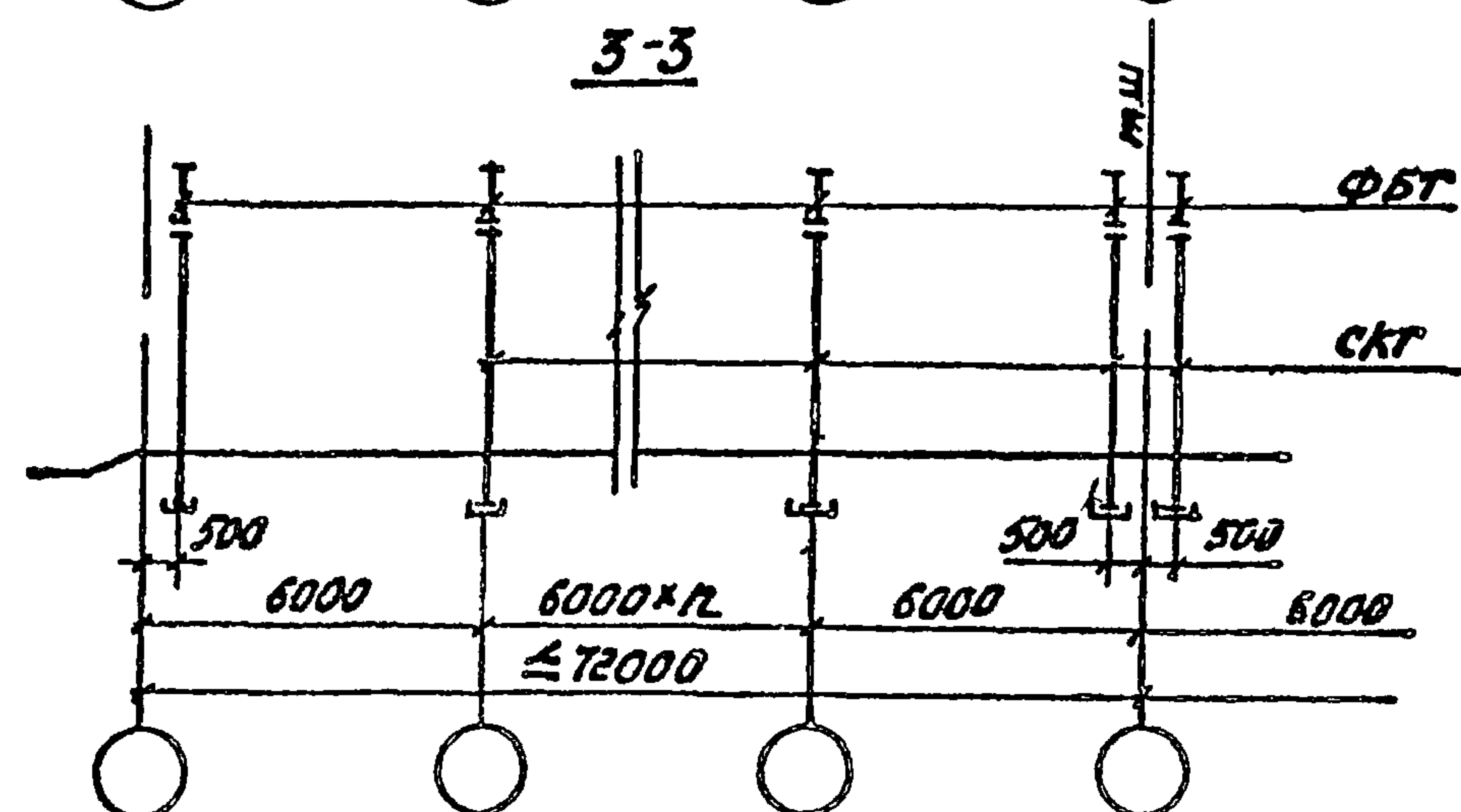
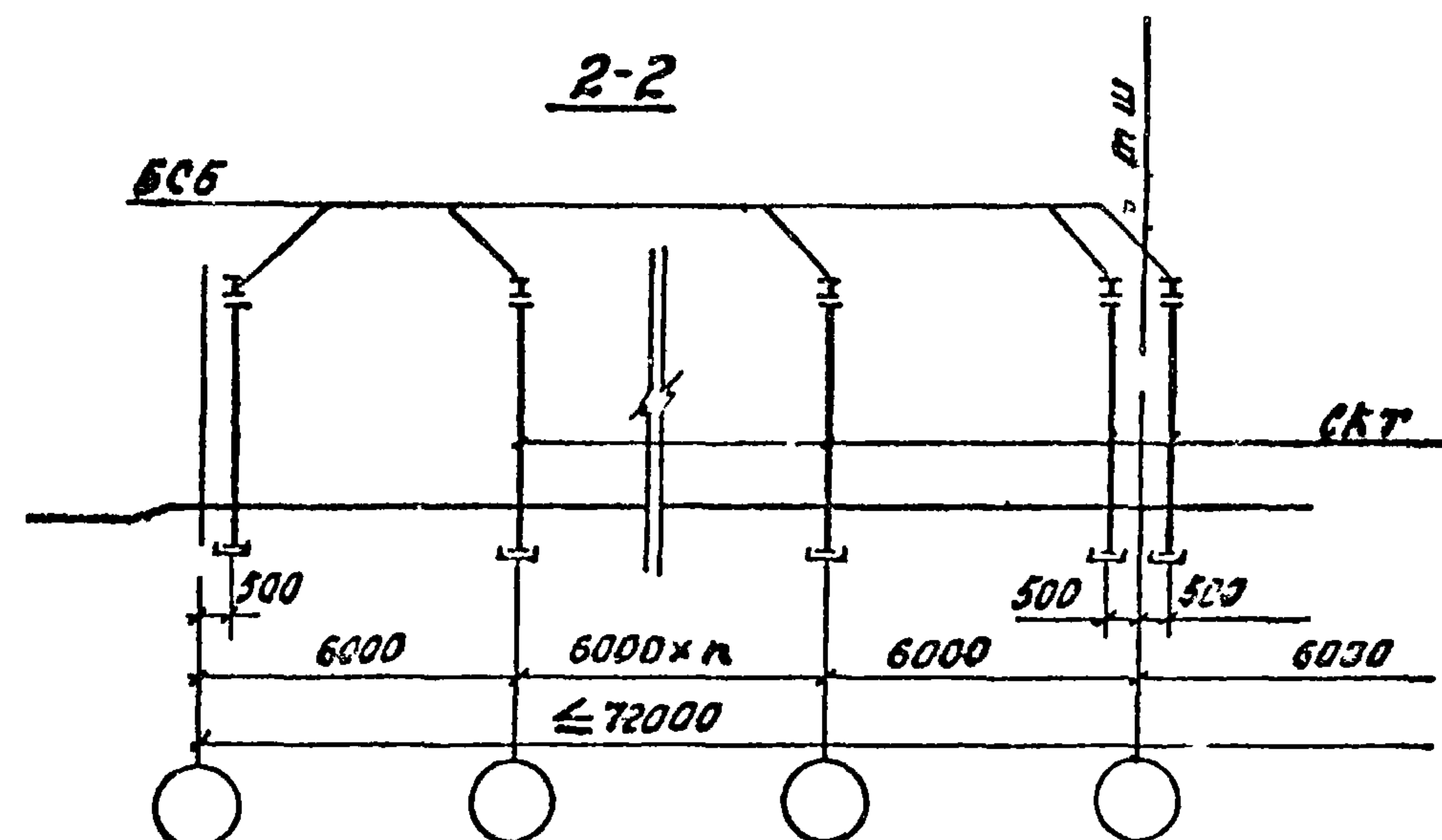
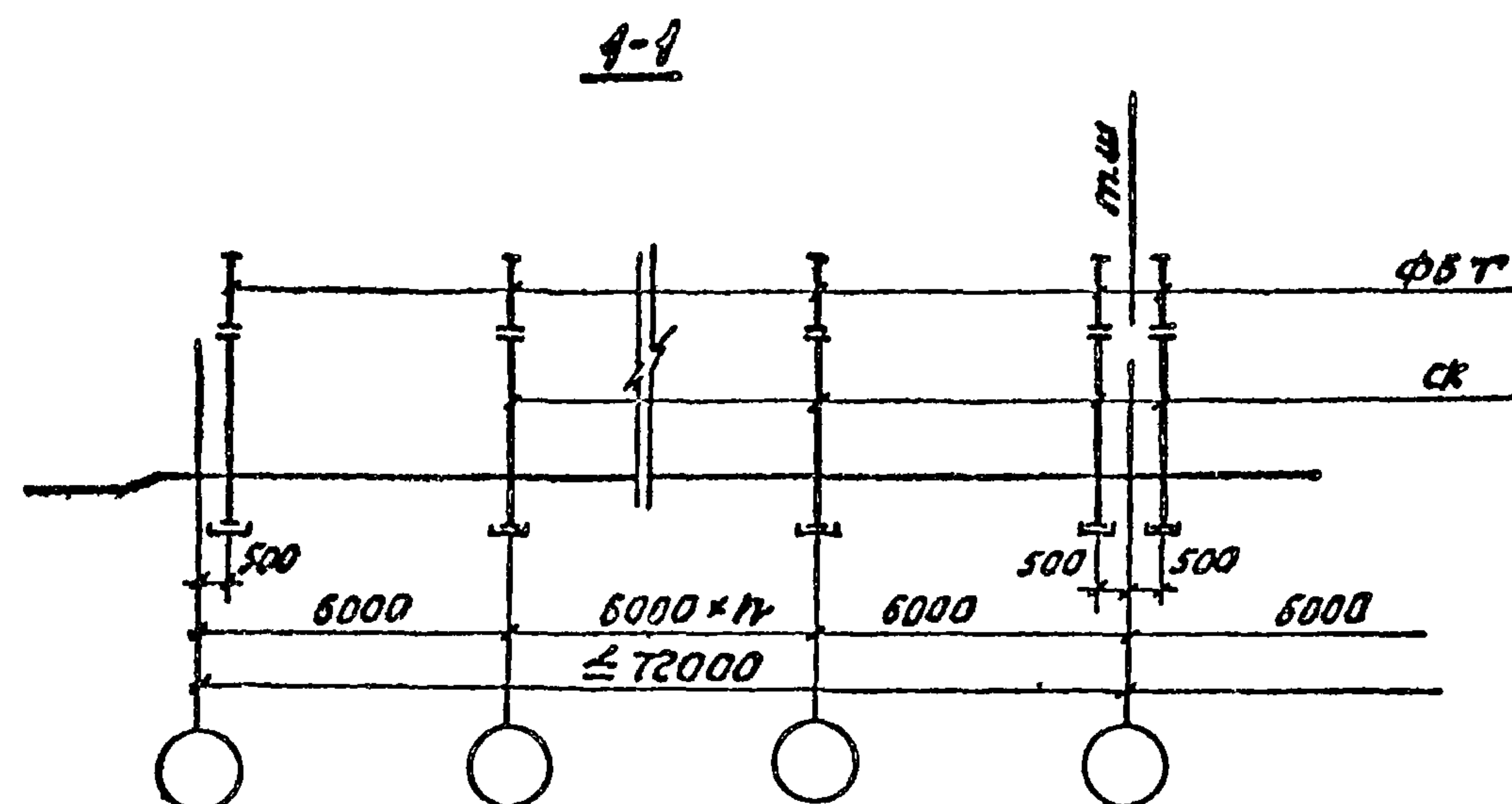
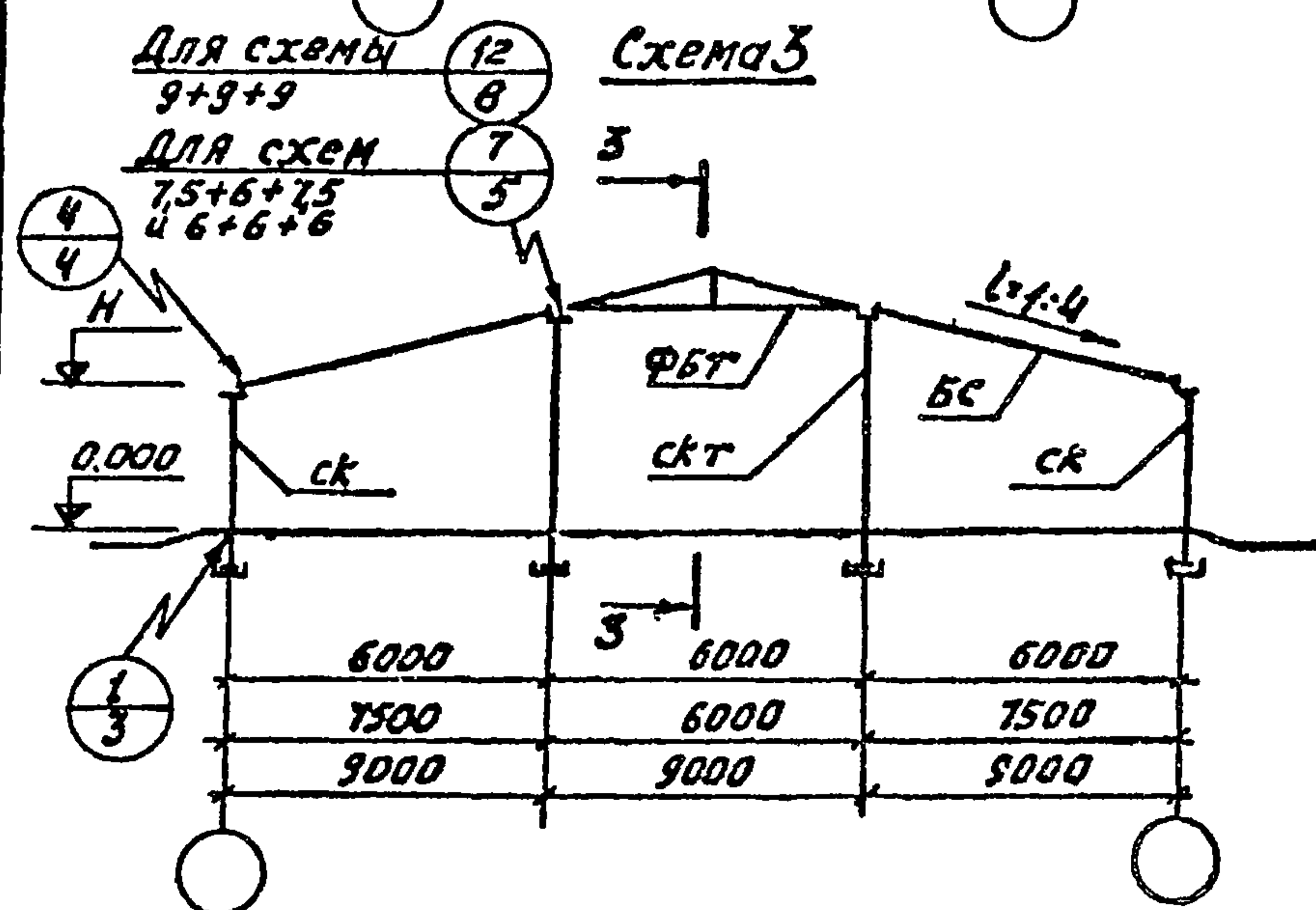
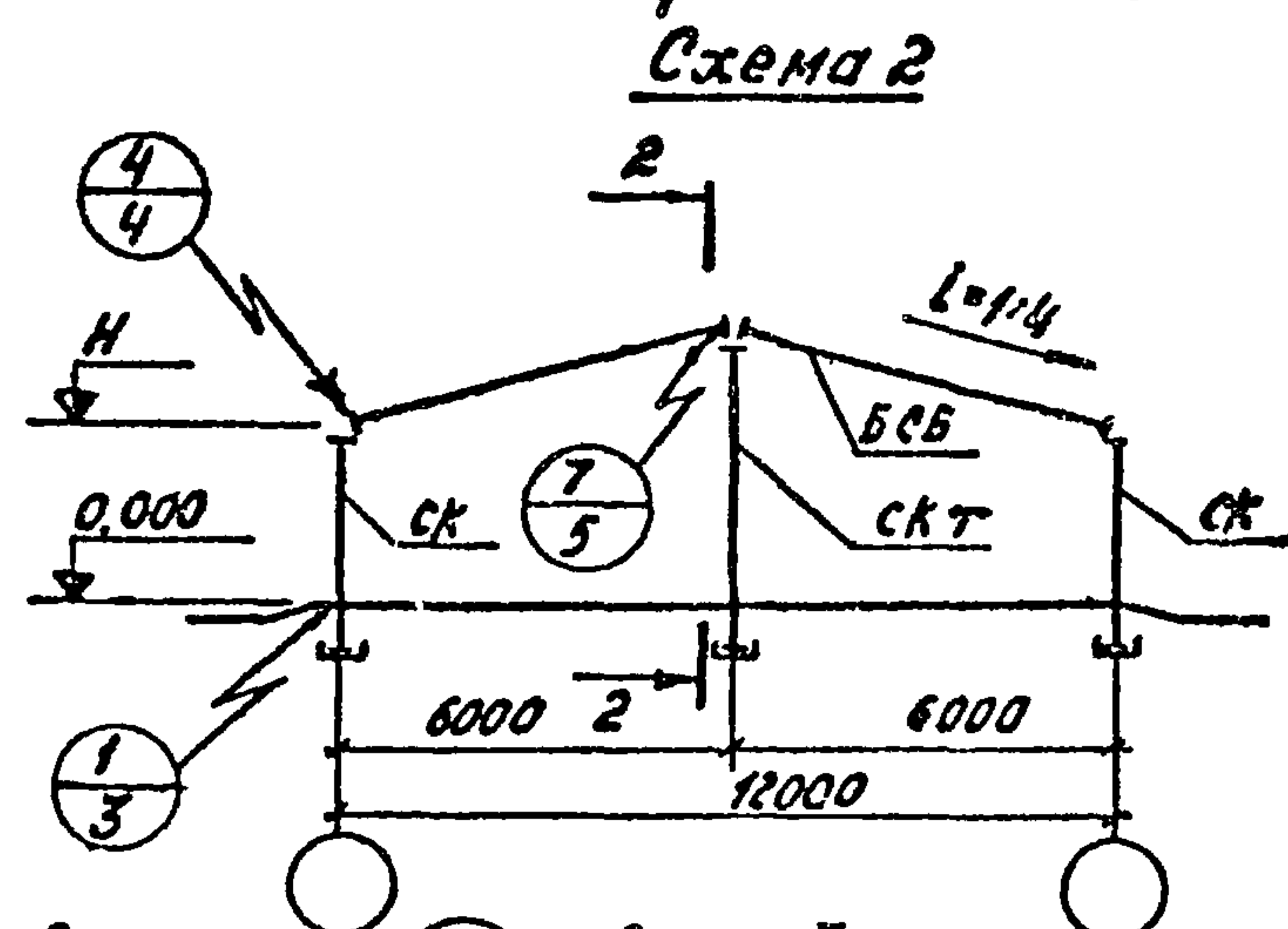
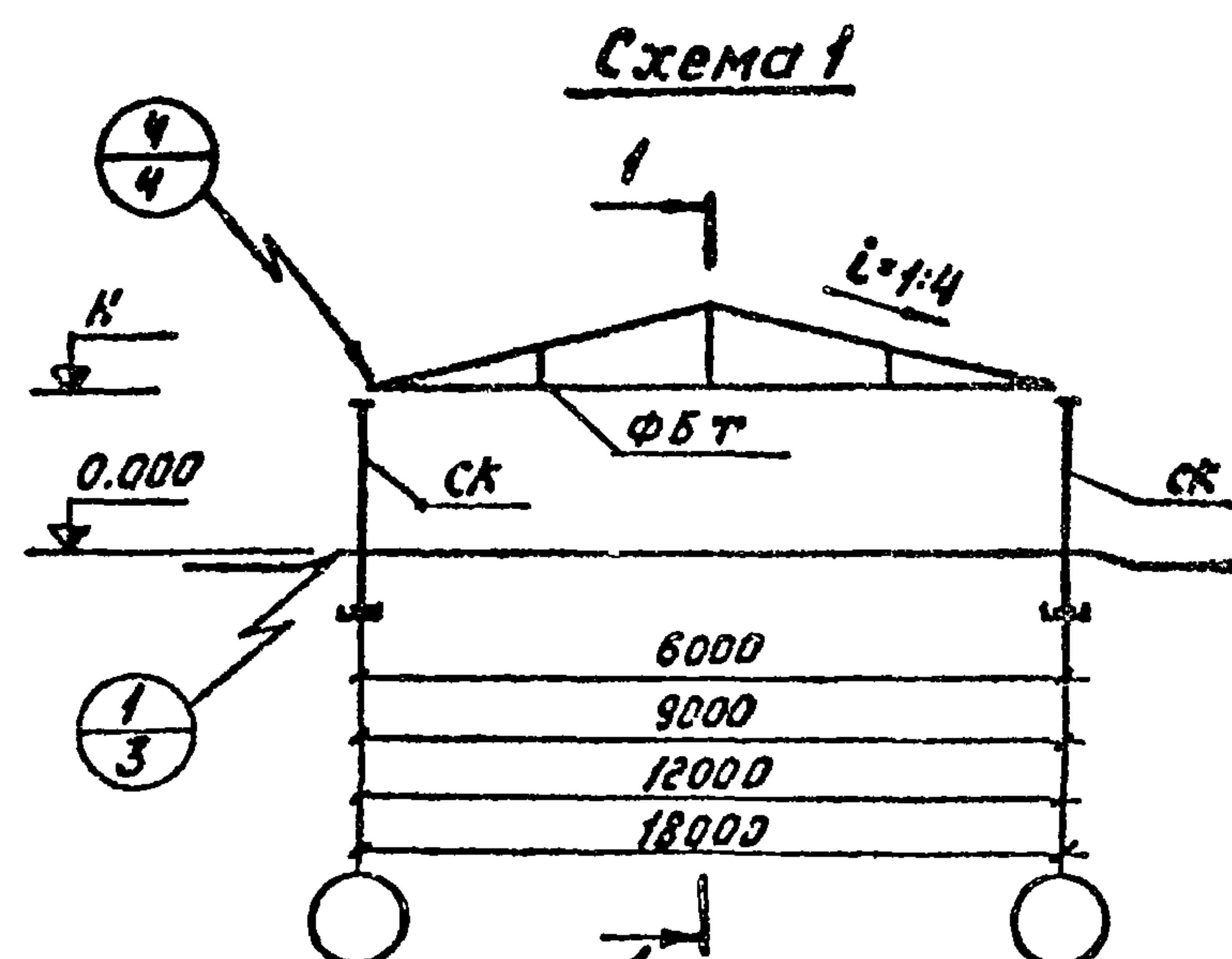
ТК	Пояснительная записка	Серия 1.800-6	
1974		Выпуск -	Лист -
		Инвент. № 13716 4	

ГИПРОНИСЕЛЬХОЗ
г. Москва

Нач. отдела
Ин. констр. отд.
Ин. специалист
Руч. архитектор

Копия И.Н.
Копия М.Я.
Серия 2.8

Нач. отдела	<i>И.И. Козлов</i>	Козлов И.И.		
Ст. конструктор	<i>М.С.</i>	Акимов М.С.		
Глав. специалист	<i>М.С.</i>	Герцова З.С.		
Инженер	<i>М.С.</i>	Матвеева К.		
Проверил	<i>М.С.</i>	Герцова З.С.	Копировала	В.К.С.
				Акимов И.И.



1. Все узлы, замаркированные на
данных схемах, приведены в альбо-
ме "Узлы сборных каркасов
зданий с асбестоцементной кров-
лей" серия 2.820-1 выпуск 1

2. Таблицы для подбора колонн даны на листах 2-6.

3. На маркировочных схемах марки элементов приведены без индексов, характеризующих их несущую способность, расположение закладных изделий.

СОХРАВИТЕ СЕБЯ

г. Москва

TK

1974

Каркас.
Маркировочные схемы.

Серия
1.800-6

Винук	Луст
-------	------

Инвент. № 13716 5

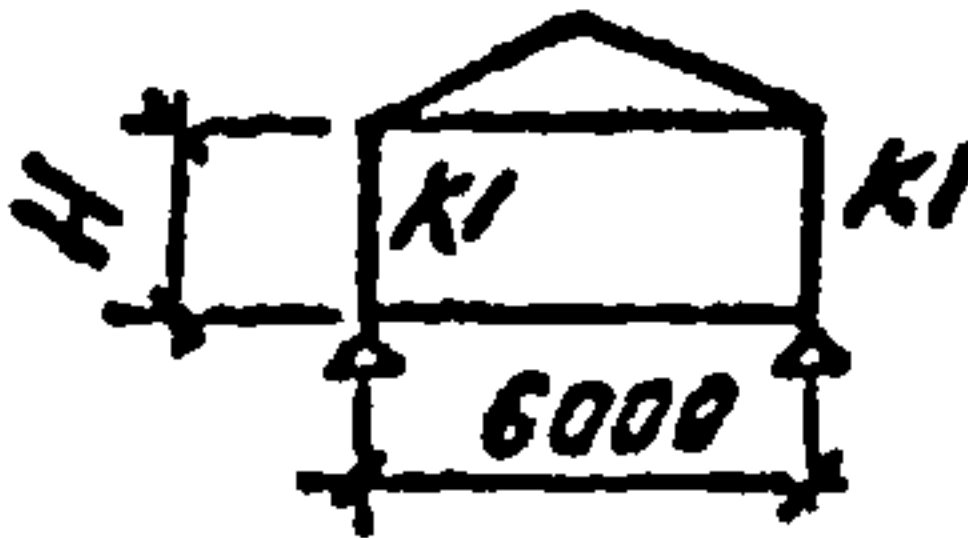
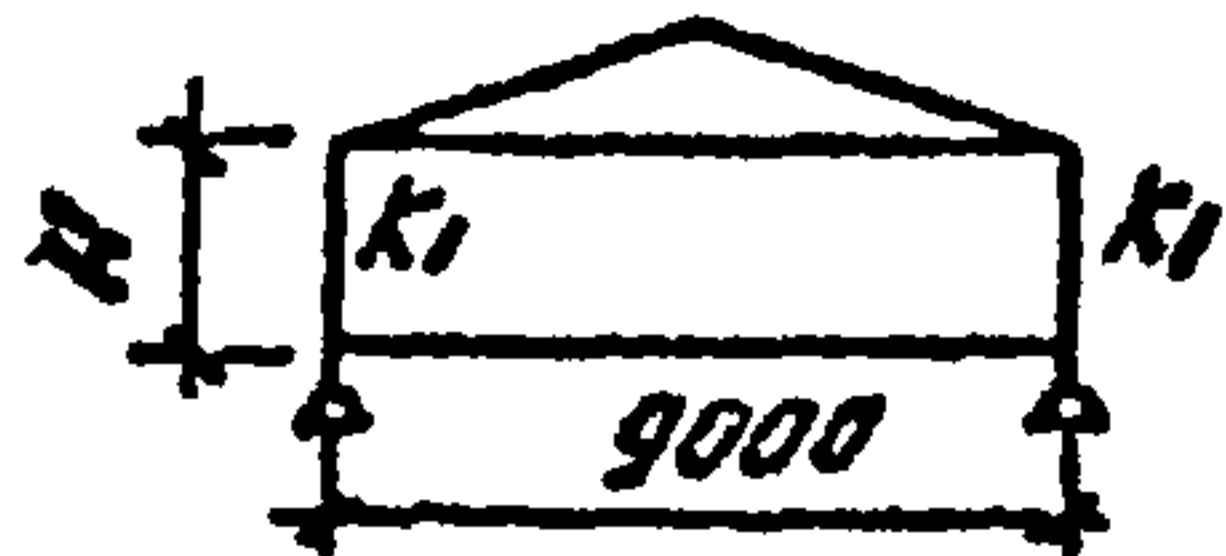
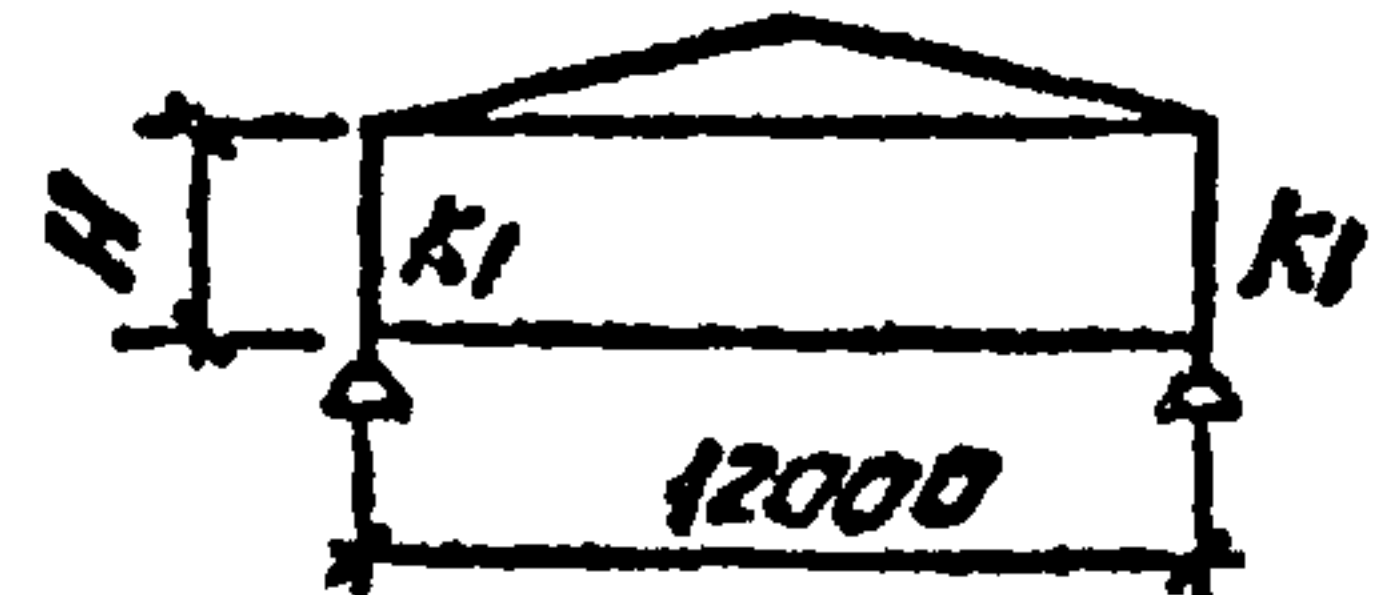
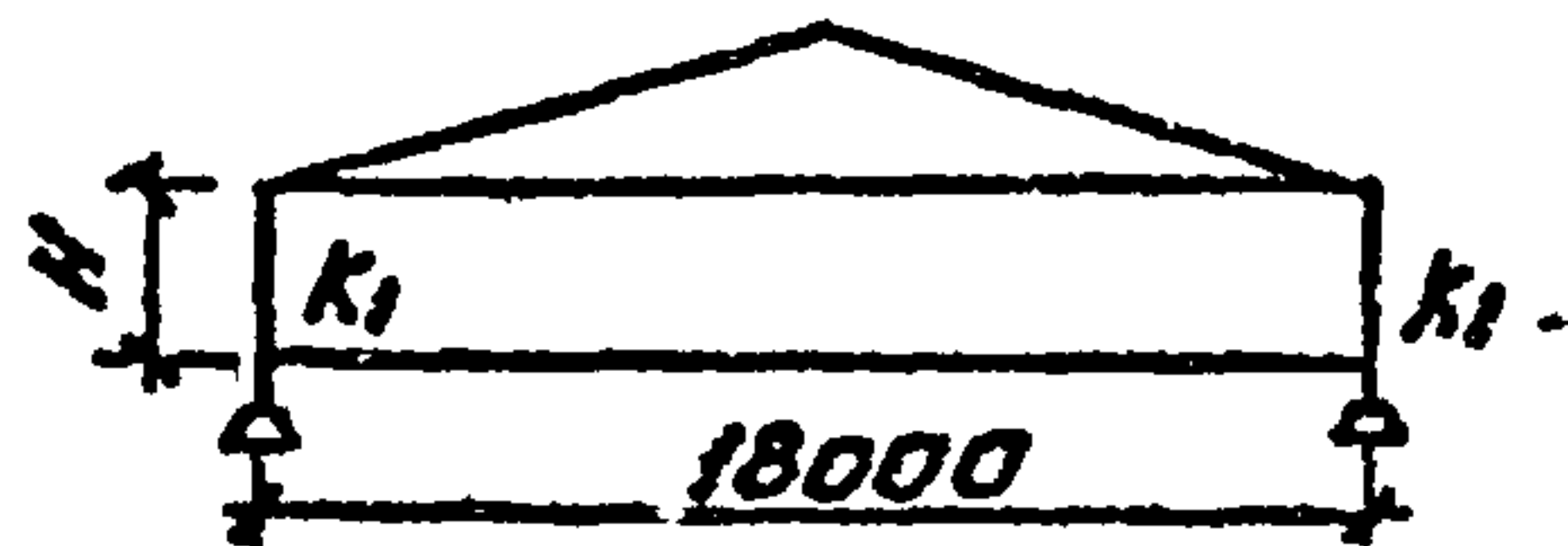
Схема здания	Высота здания Н, м	Вес снегового покрова кг/м²	Тип колонны	Марка колонны по серии 1.823-1 для ветра при скоростном напоре по			Нормативные нагрузки на уровне верха фундамента																					
							Постоянная + снег			Постоянная + ветер при скоростном напоре по									Постоянная + снег + ветер при скоростном напоре по									
										I району			II району			III району			I району			II району			III району			
I р-ну	II р-ну	III р-ну	M кгм	Q кг	N кг	M кгм	Q кг	N кг	M кгм	Q кг	N кг	M кгм	Q кг	N кг	M кгм	Q кг	N кг	M кгм	Q кг	N кг	M кгм	Q кг	N кг	M кгм	Q кг	N кг		
1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15	16	17	18	19	20	21	22	23	24	25	26	27	28	
	2,4	70	K1	СК2-33-1	СК2-33-2	СК2-33-3	0	0	5550	850	430	4290	1100	560	4230	1420	720	4290	765	390	5550	990	500	5550	1280	650	5550	
		100							6090												6090			6090			6090	
		150							6990												6990			6990			6990	
	2,4	70	K1	СК2-33-2	СК2-33-3	0	0	8300	895	450	6410	1160	585	6410	1495	752	6410	810	405	8300	1040	530	8300	1345	680	8300		
		100						9110												9110			9110			9110		
		150						10460												10460			10460			10460		
	2,4	70	K1	СК2-33-2	СК2-33-3	0	0	11110	970	450	8590	1260	620	8590	1620	802	8590	870	430	11110	1130	560	11110	1460	720	11110		
		100						12190												12190			12190			12190		
		150						13990												13990			13990			13990		
	2,7	70	K1	СК2-36-2	СК2-36-3	0	0	11140	1110	500	8620	1440	650	8620	1855	835	8620	1000	450	11140	1300	590	11140	1670	750	11140		
		100						12220												12220			12220			12220		
		150						14020												14020			14020			14020		
	3,0	70	K1	СК3-42-1	СК3-42-2	270	210	11580	1560	590	9060	2020	765	9060	2600	990	9060	1400	530	11580	1820	690	11580	2340	1360	11580		
		100				300	230	12660												12660			12660			12660		
		150				340	260	14460												14460			14460			14460		
	2,4	70	K1	СК2-33-3	СК3-36-1	435*	395*	17530	1050	510	13750	1375	660	13750	2030	1210	14410	995	480	17530	1290	620	17530	13150	1830	1260	19150	
		100		СК2-33-3	СК3-36-1	475*	430*	19150												19150			19150					19150
		150		СК2-33-3	СК3-36-1	540*	490*	21850												21850			21850					21850

Схема нагрузок и примечания даны на листе 6

ТК
1974

Таблица для подбора колонн и нагрузки на уровне верха фундамента.

Серия 1.800-8
Выпуск —
Лист 2

Инвент. №
13716 6

ГИПРОНИСБЛХОЗ
г. Москва

Нац. отдел
Сл. констр. отд.
Сл. специалист
инженер
проектировщик

Колосов У.Н.
Колосов М.А.
Герцегов Э.С.
Гуреев А.И.
Герцегов Э.С.

Акимов
Акимов

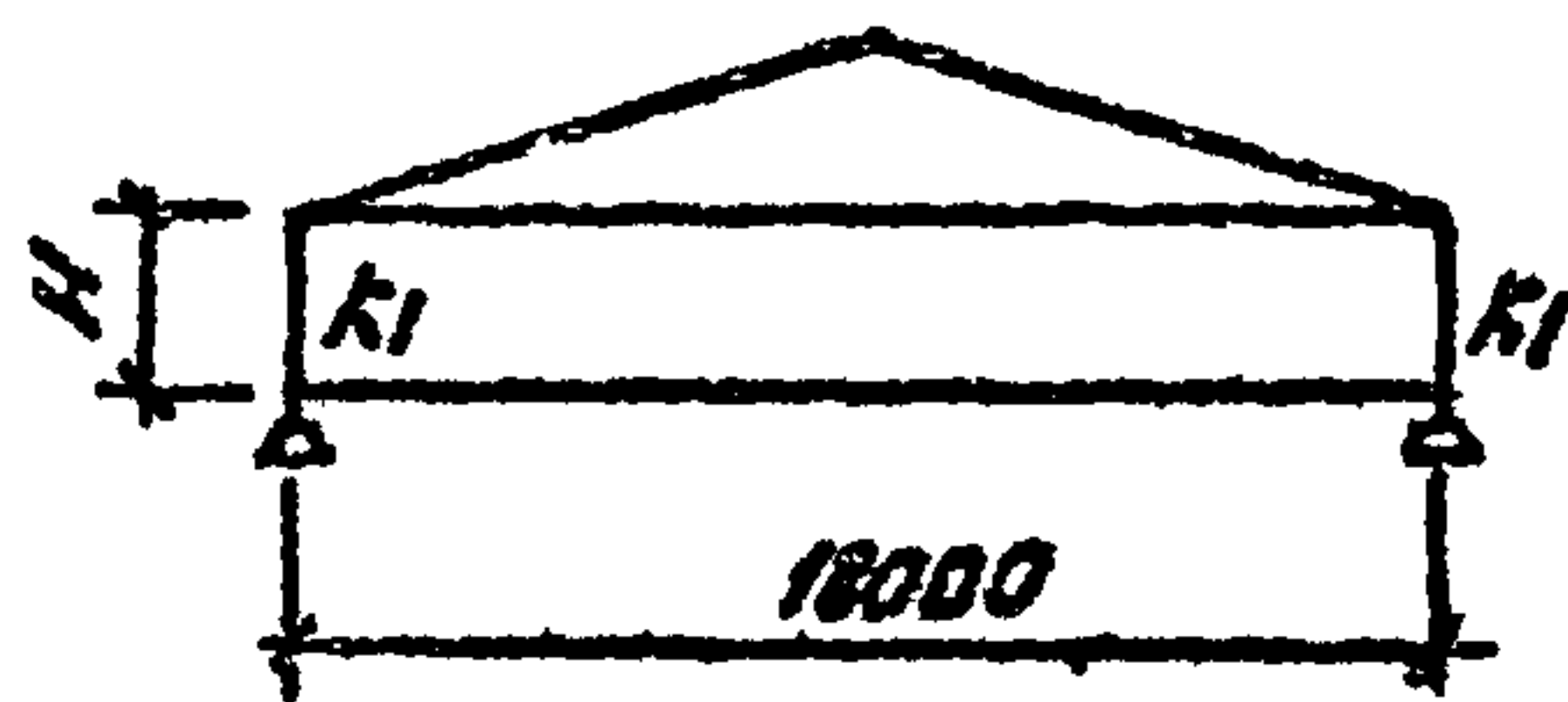
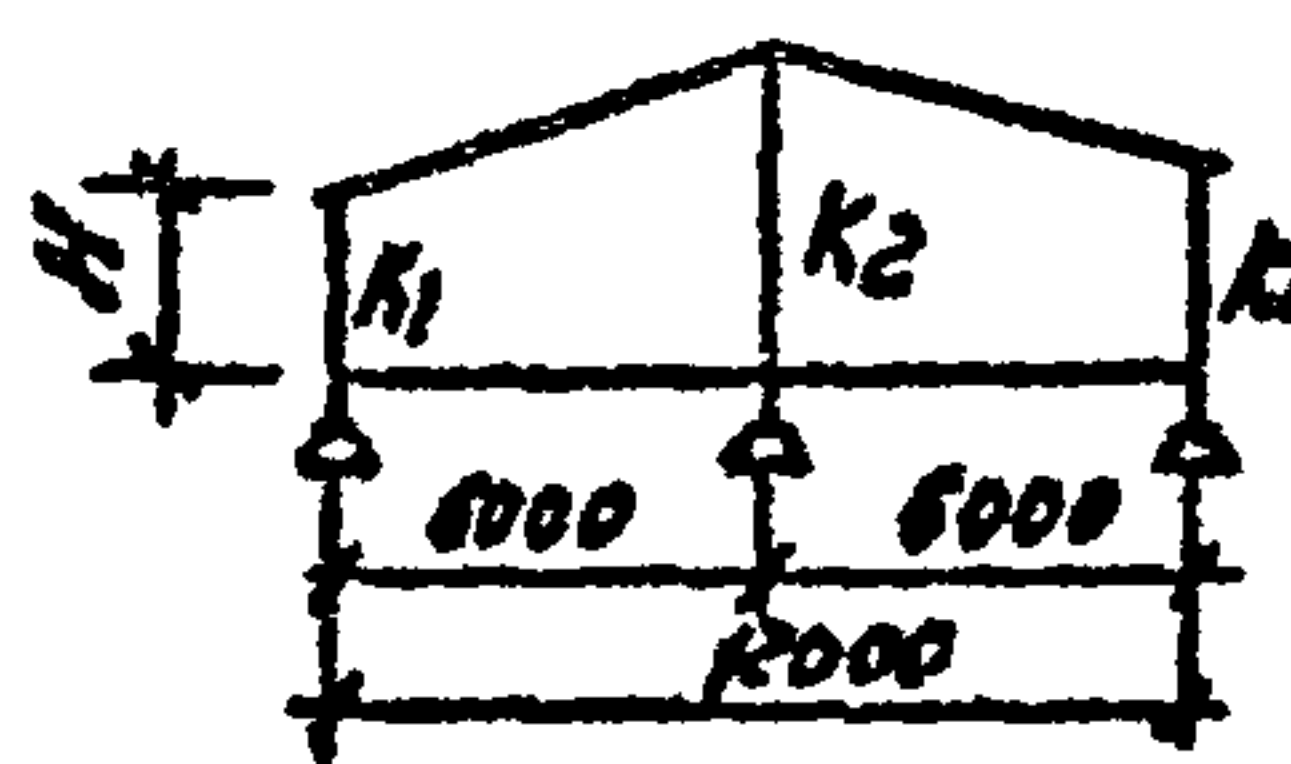
1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15	16	17	18	19	20	21	22	23	24	25	26	27	28			
	2.7	70	K1	CK3-36-1			435	395	17460	1290	650	13680	1570	1100	13680	2150	1420	13680	1760	900	17460	1500	1005	17460	1340	1535	17460			
		100					475	430	19080											935	19080		1035	19080		1170	19080			
		150					540	490	21780											990	21780		1090	21780		1225	21780			
	3.0	70	K1	CK3-42-1	CK3-42-2		435	335	17600	1070	880	13820	2345	1140	13820	3020	1470	13820	1630	950	17600	2110	1070	17600	2720	1230	17600			
		100		475			365	19220	980											19220	1100		19220	1260		19220				
		150		540			415	21920	1025											21920	1145		21920	1301		21920				
	3.6	70	K1	CK3-48-2			435	290	17730	2390	940	13950	3095	1220	13950	3990	1570	13950	2150	1010	17730	2785	1150	17730	3590	1330	17730			
		100					475	315	19350											1030	19350		1175	19350		1350	19350			
		150					540	360	22050											1070	22050		1215	22050		1395	22050			
		2.4	70	K1	CK2-33-1	CK2-33-2		0	0	5470	810	420	4210	1050	540	4210	1350	700	4210	730	380	5470	950	490	5470	1220	630	5470		
				K2	CKT2-48-1					14790	310	70	8270	400	90	8270	520	120	8270	280	65	14790	360	80	14790	470	110	14790		
			100	K1	CK2-33-1	CK2-33-2				6010	810	420	4210	1050	540	4210	1350	700	4210	1350	700	4210	730	380	6010	950	490	6010	1220	630
K2				CKT2-48-1						11870	310	70	8270	400	90	8270	520	120	8270	280	65	11870	360	80	11870	470	110	11870		
150			K1	CK2-33-1	CK2-33-2		6910			810	420	4210	1050	540	4210	1350	700	4210	1350	700	4210	730	380	6910	950	490	6910	1220	630	6910
			K2	CKT2-48-1						13670	310	70	8270	400	90	8270	520	120	8270	280	65	13670	360	80	13670	470	110	13670		
2.7		70	K1	CK2-36-2		CK2-36-3		0	0	5500	900	400	4240	1140	520	4240	1500	670	4240	810	360	5500	1030	470	5500	1350	600	5500		
			K2	CKT2-48-1						10790	420	90	8270	550	120	8270	700	150	8270	380	80	10790	495	110	10790	630	135	10790		
		100	K1	CK2-36-2		CK2-36-3				6040	900	400	4240	1140	520	4240	1500	670	4240	810	360	6040	1030	470	6040	1350	600	6040		
			K2	CKT2-48-1						11870	420	90	8270	550	120	8270	700	150	8270	380	80	11870	495	110	11870	630	135	11870		
		150	K1	CK2-36-2		CK2-36-3				6940	900	400	4240	1140	520	4240	1500	670	4240	810	360	6940	1030	470	6940	1350	600	6940		
			K2	CKT2-48-1						13670	420	90	8270	550	120	8270	700	150	8270	380	80	13670	495	110	13670	630	135	13670		

Схема нагрузок и примечания даны на листе 6

ТК	Таблица для подбора колонн и нагрузки на уровне верха фундамента.	серия
1974		1.500.6
		Зытук
		Лист 3

Инвент. №
13716

7

ГИПРОНИСЕЛЬХОЗ

г. Москва

Нак. отдела
Гл. констр. отд.
Гл. специалист
Инженер
Проверил

Котлов И.Н.
Качман М.Я.
Герцева Э.С.
Пуревич Я.И.
Герцева Э.С.

Копировала
Визир

Архивована

ГИПРОНИСЕЛЬХОЗ
г. Москва

Исполнитель: *Г. С. Смирнов*
 Проверил: *Г. С. Смирнов*
 Инженер: *Г. С. Смирнов*
 Специалист: *Г. С. Смирнов*
 Гл. конструктор: *Г. С. Смирнов*
 Исполнитель: *Г. С. Смирнов*
 Проект: *Г. С. Смирнов*

Копировать: *Г. С. Смирнов*
 Схем: *Г. С. Смирнов*
 Акимович

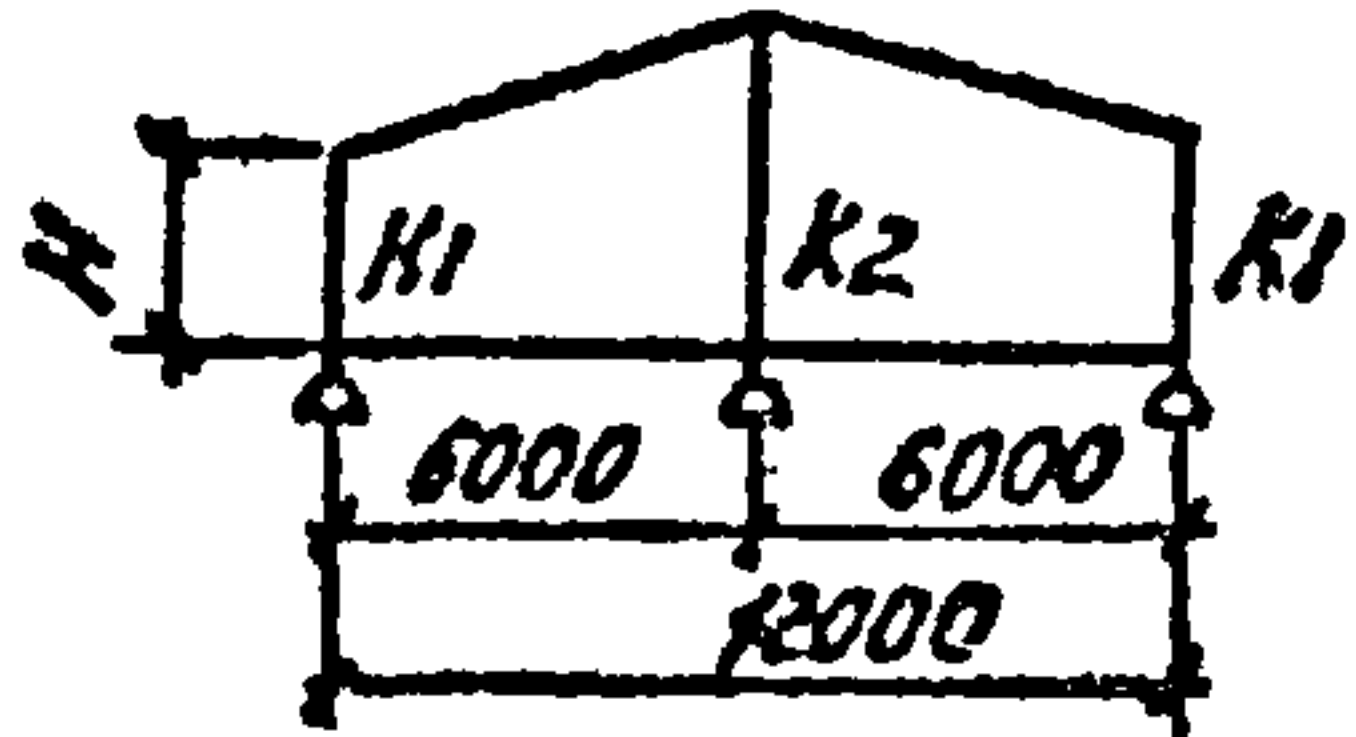
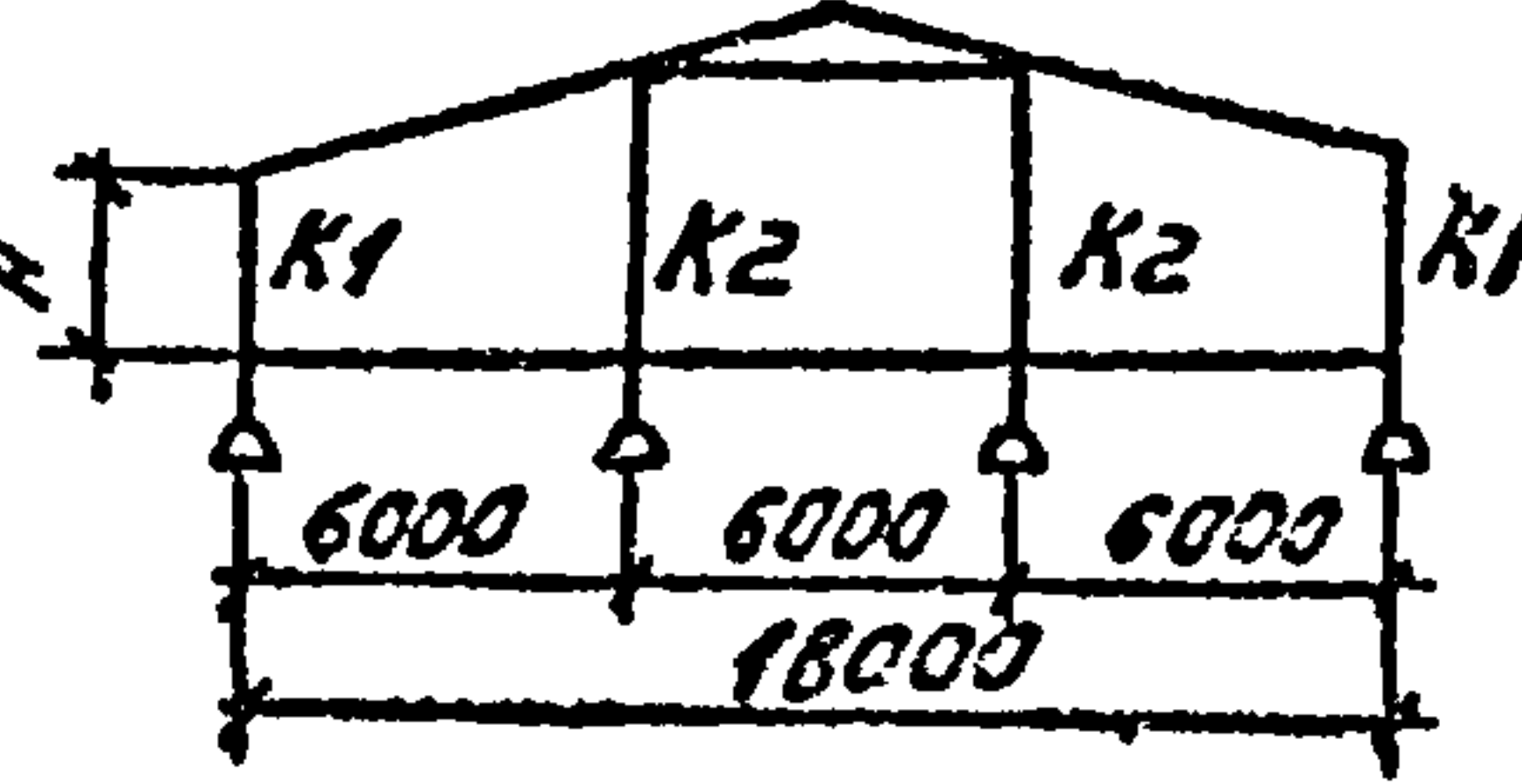
1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15	16	17	18	19	20	21	22	23	24	25	26	27	28
	3,6	70	K1	CK2-48-2	CK3-48-2	130	85	5620	1410	420	4360	1830	550	4360	2350	700	4360	1270	380	5620	1830	495	5620	2115	630	5620	
			K2	CKT3-60-2	CKT3-60-1	0	0	11720	730	130	9200	950	170	9200	1220	220	9200	660	120	11720	855	155	11720	1100	200	11720	
		100	K1	CK2-48-2	CK3-48-2	140	95	6160	1410	420	4360	1830	550	4360	2350	710	4360	1270	380	6160	1850	495	6160	2115	630	6160	
			K2	CKT3-60-2	CKT3-60-1	0	0	12800	730	130	9200	950	170	9200	1220	220	9200	660	120	12800	855	155	12800	1100	200	12800	
		150	K1	CK2-48-2	CK3-48-2	165	110	7060	1410	420	4360	1830	550	4360	2350	700	4360	1270	380	7060	1850	495	7060	2115	630	7060	
			K2	CKT3-60-2	CKT3-60-1	0	0	14600	730	130	9200	950	170	9200	1220	220	9200	660	120	14600	855	155	14600	1100	200	14600	
	2,4	70	K1	CK2-33-1	CK2-33-2	0	0	5470	730	400	4210	940	520	4210	1210	670	4210	660	360	5470	845	470	5470	1090	600	5470	
			K2	CKT2-48-1	10850			270	60	8330	350	80	8330	450	100	8330	245	55	10850	315	70	10850	405	90	10850		
		100	K1	CK2-33-1	CK2-33-2			6010	730	400	4210	940	520	4210	1210	670	4210	660	360	6010	845	470	6010	1090	600	6010	
			K2	CKT2-48-1	11930			270	60	8330	350	80	8330	450	100	8330	245	55	11930	315	70	11930	405	90	11930		
		150	K1	CK2-33-1	CK2-33-2			6910	730	400	4210	940	520	4210	1210	670	4210	660	360	6910	845	470	6910	1090	600	6910	
			K2	CKT2-48-1	13730			270	60	8330	350	80	8330	450	100	8330	245	55	13730	315	70	13730	405	90	13730		
	2,7	70	K1	CK2-36-2	CK2-36-3	0	0	5500	890	450	4240	1160	580	4240	1490	750	4240	800	405	5500	1040	520	5500	1340	675	5500	
			K2	CKT2-48-1	CKT2-48-2			10850	400	90	8330	520	120	8330	670	150	8330	360	80	10850	470	110	10850	605	135	10850	
		100	K1	CK2-36-2	CK2-36-3			6040	890	450	4240	1160	580	4240	1490	750	4240	800	405	6040	1040	520	6040	1340	675	6040	
			K2	CKT2-48-1	CKT2-48-2			11930	400	90	8330	520	120	8330	670	150	8330	360	80	11930	470	110	11930	605	135	11930	
		150	K1	CK2-36-2	CK2-36-3			6940	890	450	4240	1160	580	4240	1490	750	4240	800	405	6940	1040	520	6940	1340	675	6940	
			K2	CKT2-48-1	CKT2-48-2			13730	400	90	8330	520	120	8330	670	150	8330	360	80	13730	470	110	13730	605	135	13730	

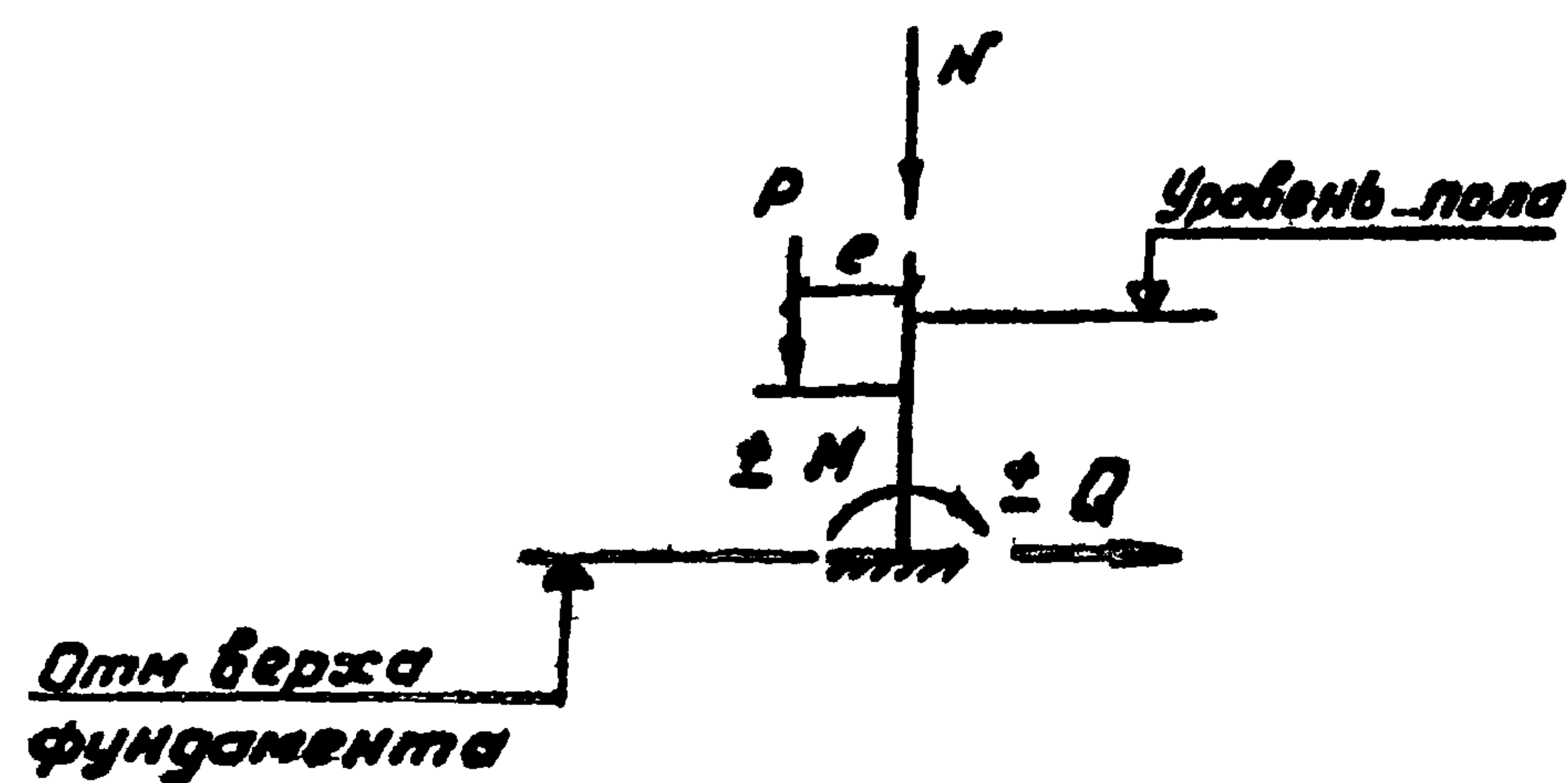
Схема нагрузок и примечания даны на листе 6.

ТК	Таблица для подбора колонн и нагрузки на уровне верха фундамента.	Серия 1.800-Б	
1974		Выпуск	Лист 4
		Инвентарь № 13716 8	

Инвент. № 13716 9

1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15	16	17	18	19	20	21	22	23	24	25	26	27	28
	24	70	K1	CK2-33-1		CK2-33-2	0	0	8610	600	380	6720	780	490	6720	1000	630	6720	540	340	8610	700	440	8610	900	570	8610
			K2	CKT3-54-1					17560	850	170	13780	1100	220	13780	1420	280	13780	765	150	17560	990	200	17560	1280	250	17560
		100	K1	CK2-33-1		CK2-33-2			9420	600	380	6720	780	490	6720	1000	630	6720	540	340	9420	700	440	9420	900	570	9420
			K2	CKT3-54-1					19180	850	170	13780	1100	220	13780	1420	280	13780	765	150	19180	990	200	19180	1280	250	19180
		150	K1	CK2-33-1		CK2-33-2			10770	600	380	6720	780	490	6720	1000	630	6720	540	340	10770	700	440	10770	900	570	10770
			K2	CKT3-54-1					21880	850	170	13780	1100	220	13780	1420	280	13780	765	150	21880	990	200	21880	1280	250	21880
	30	70	K1	CK2-42-1	CK2-42-2	CK2-42-3	0	0	8710	870	450	6820	1130	590	6820	1450	760	6820	780	405	8710	1020	530	8710	1305	685	8710
			K2	CKT3-60-1		CKT3-60-2			17730	1560	280	13950	2020	350	13950	2570	450	13950	1400	250	17730	1820	315	17730	2515	405	17730
		100	K1	CK2-42-1	CK2-42-2	CK2-42-3			9520	870	450	6820	1130	590	6820	1450	760	6820	780	405	9520	1020	530	9520	1305	685	9520
			K2	CKT3-60-1		CKT3-60-2			19350	1560	280	13950	2020	350	13950	2570	450	13950	1400	250	19350	1820	315	19350	2515	405	19350
		150	K1	CK2-42-1	CK2-42-2	CK2-42-3			10870	870	450	6820	1130	590	6820	1450	760	6820	780	405	10870	1020	530	10870	1305	685	10870
			K2	CKT3-60-1		CKT3-60-2			22040	1560	280	13950	2020	350	13950	2570	450	13950	1400	250	22040	1820	315	22040	2515	405	22040

Схема нагрузок



1. В нагрузки, указанные в таблице, не включен вес стен, P , который определяется в конкретном проекте.
2. Ветровая нагрузка определена с учетом устройства брзоль конька вытяжной шахты.
3. Величины, отмеченные знаком $\pm$, учитывать только при применении колонн сечением 300×300 мм.

 ТК
1974

 Таблица для подбора колонн и нагрузки
на уровне верха фундамента.

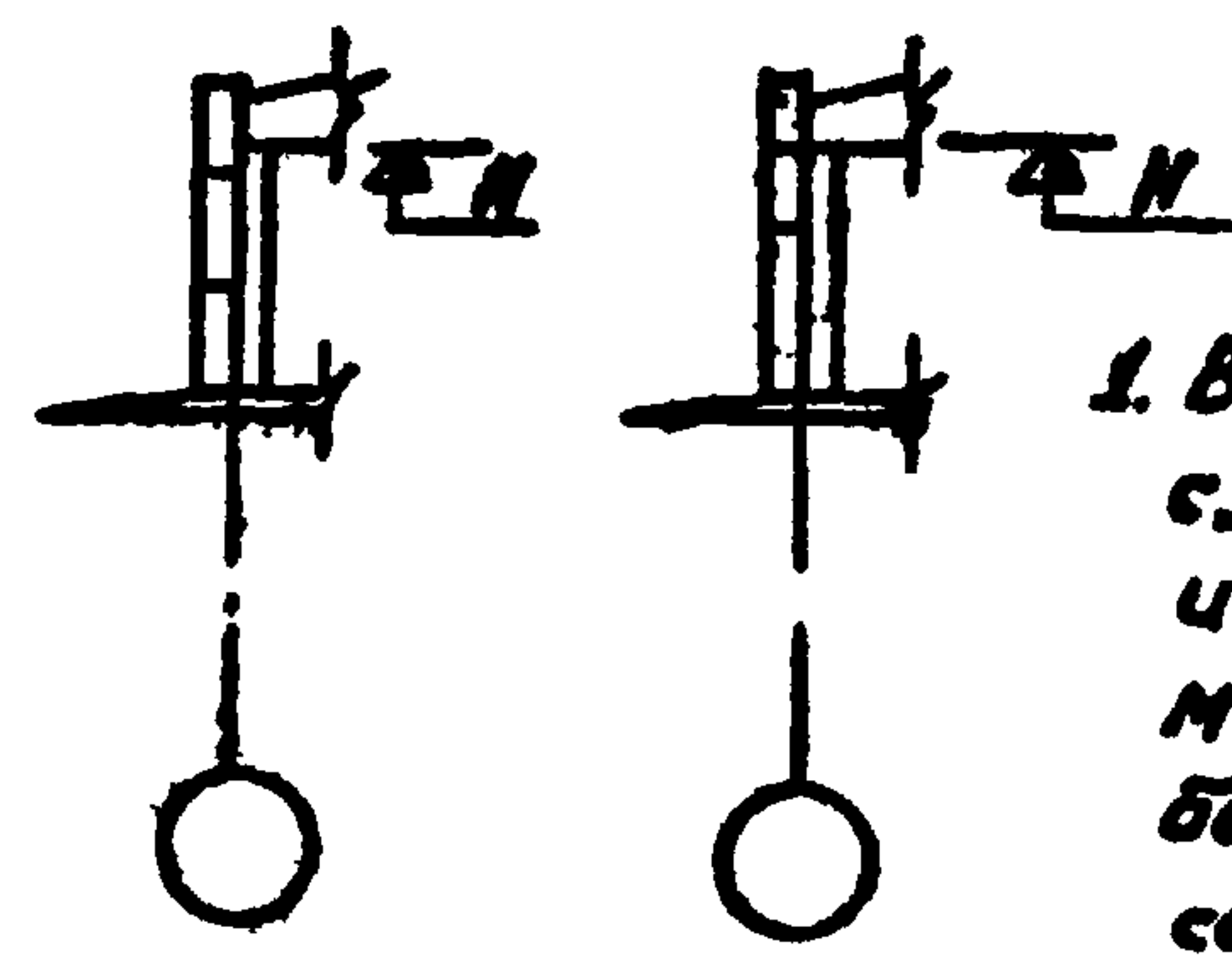
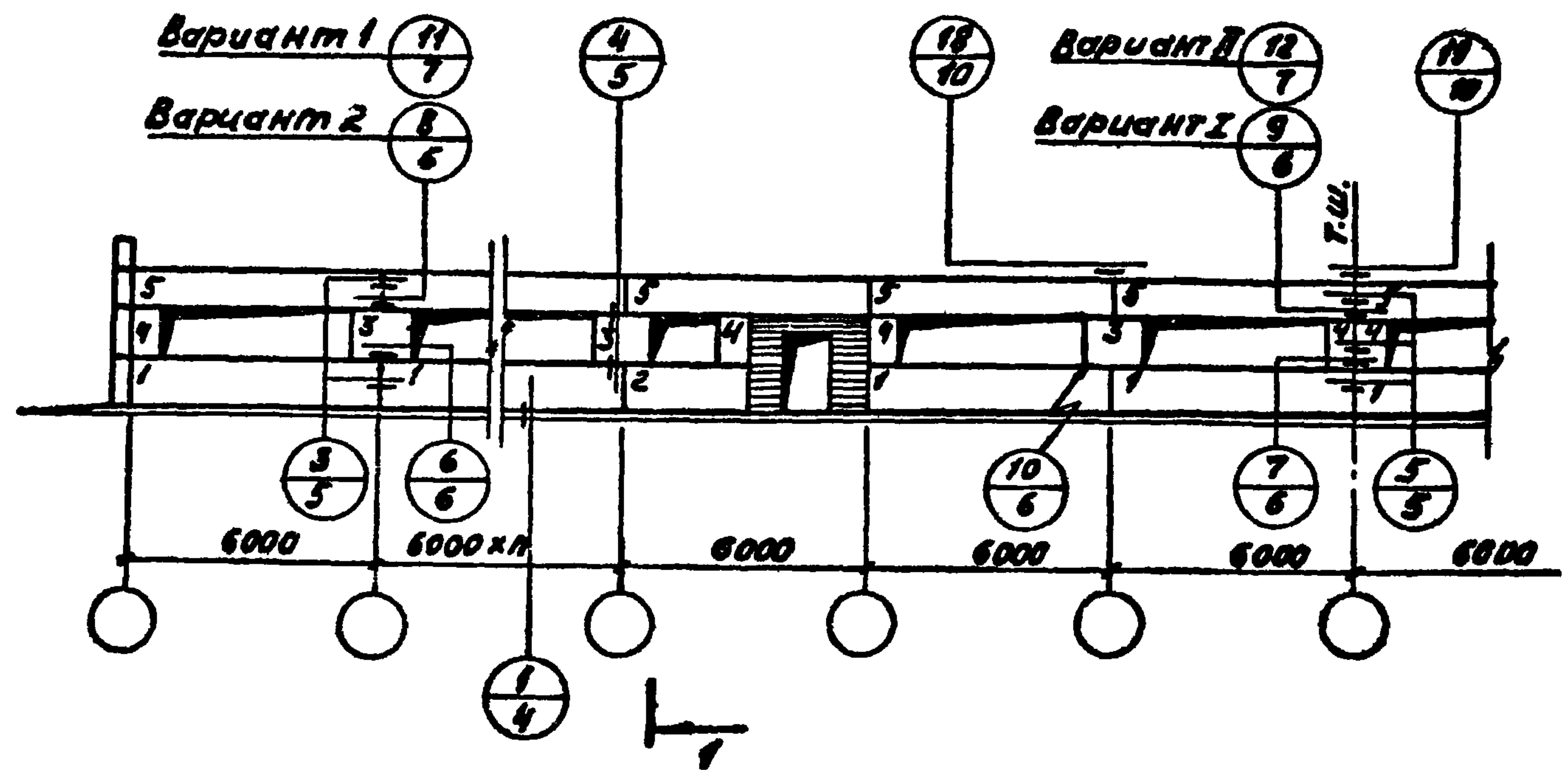
 Серия
1800-В
Выпуск
Лист
6

 Инвент. №
13716 10

 Г. Москва
проверил
Сергей Э. С.
Акулиничев

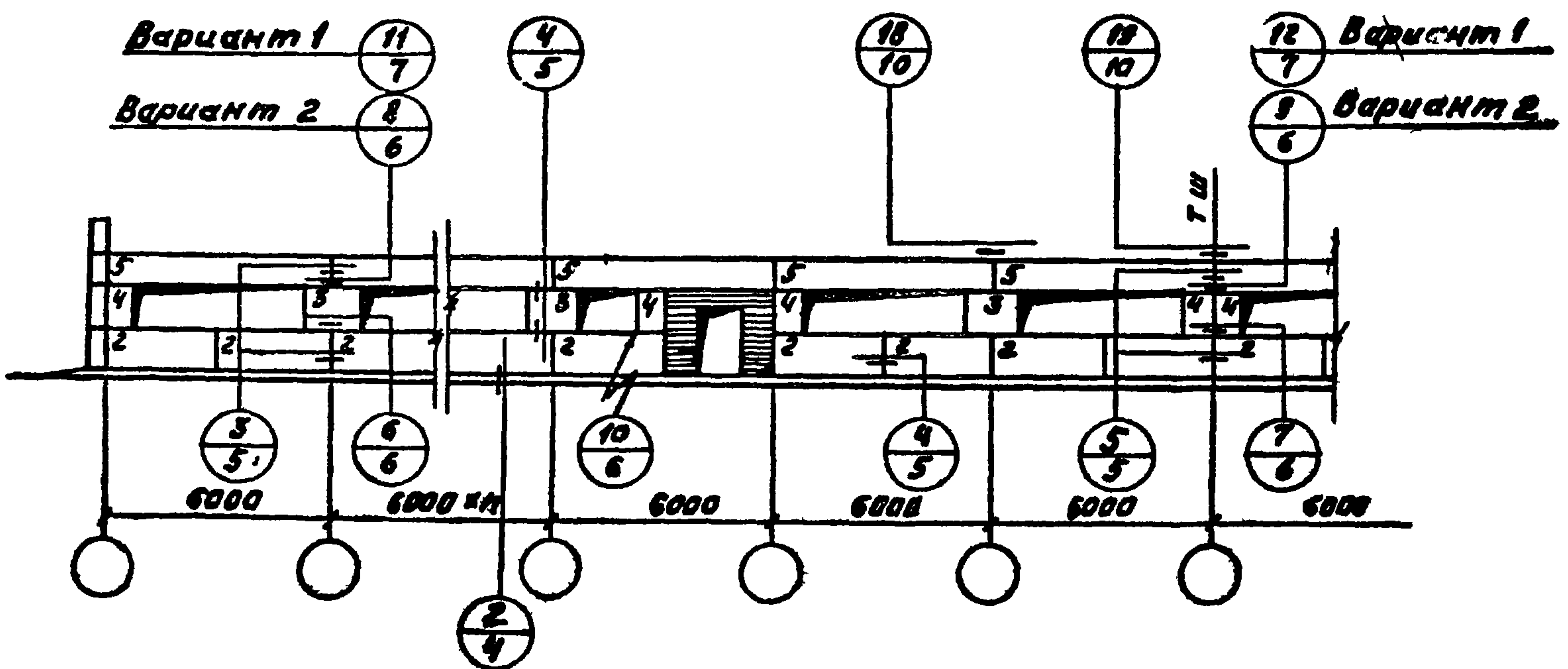
Схема 4

(См. примечание 4)
Вариант 1. Вариант 2.



1. Все узлы, замаркированные на данных схемах, и схемы заполнения оконных и дверных проемов приведены в альбоме „Узлы самонесущих стен из легкобетонных панелей и блоков“ серия 2.830-1 выпуск 1.
2. Таблицы для подбора панелей и блоков даны на листе 10.
3. Схема 5 применяется при высоте до низа оконного проема 1.8 м для стен толщиной 400 мм, выполняемых из легкобетонных панелей и блоков, объемным весом $\gamma = 1300 \div 1500 \text{ кг/м}^3$, и стен, толщиной 500 мм. В остальных случаях раскладка панелей и блоков производится по схеме 4.
4. В зависимости от высот подоконной панели и оконного проема крепление простеночной панели к колонне осуществляется в двух вариантах:
 1. Верх простеночной панели ниже верха колонны.
 2. Верх простеночной панели совпадает с верхом колонны.

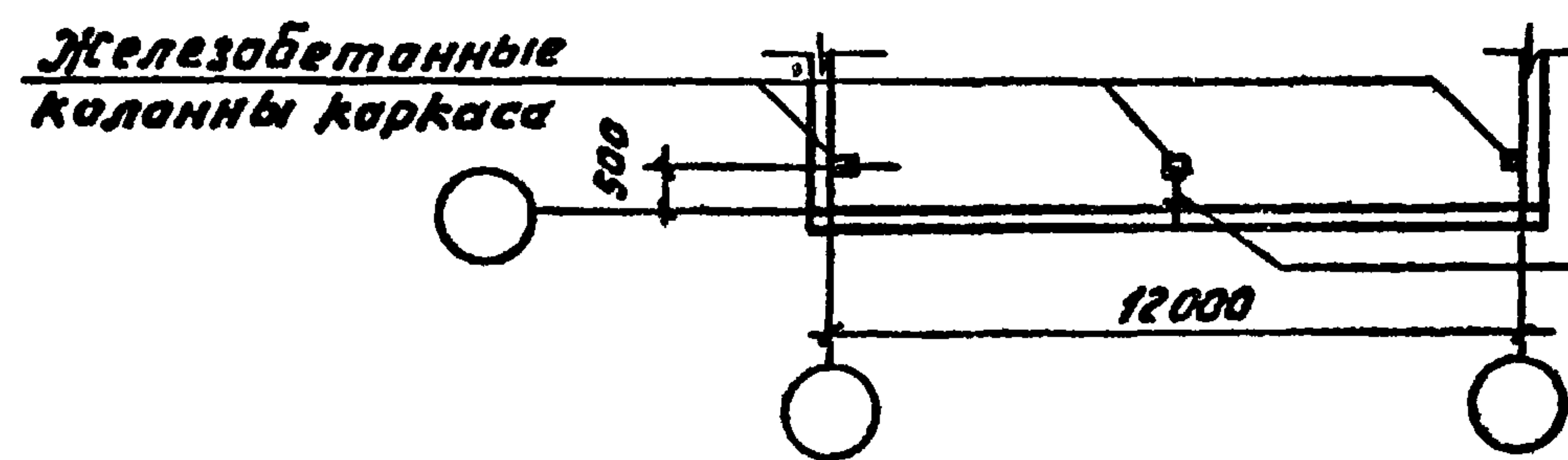
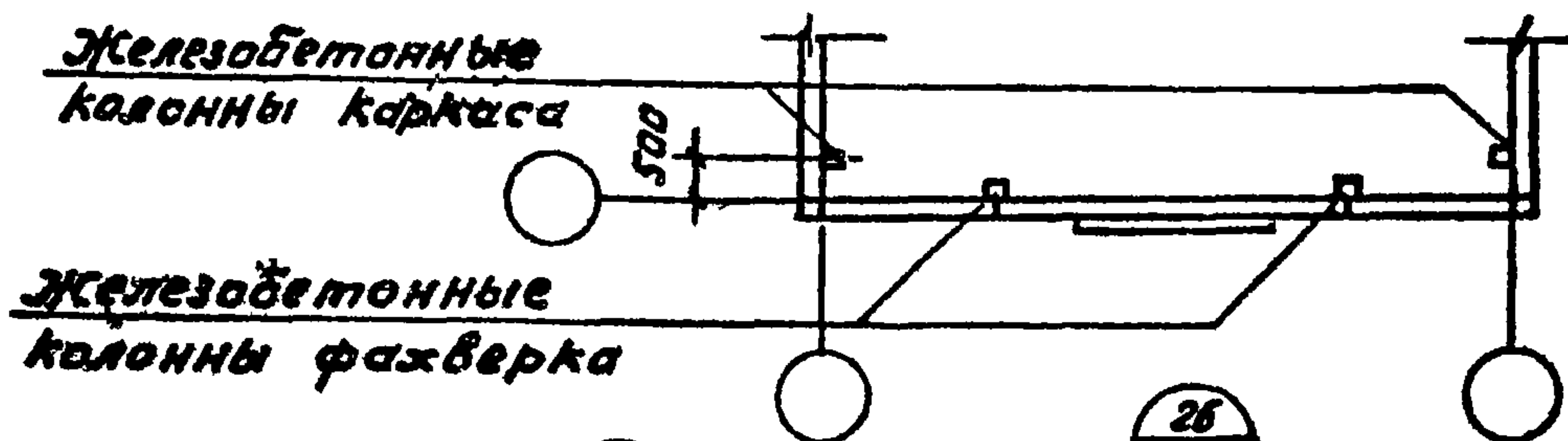
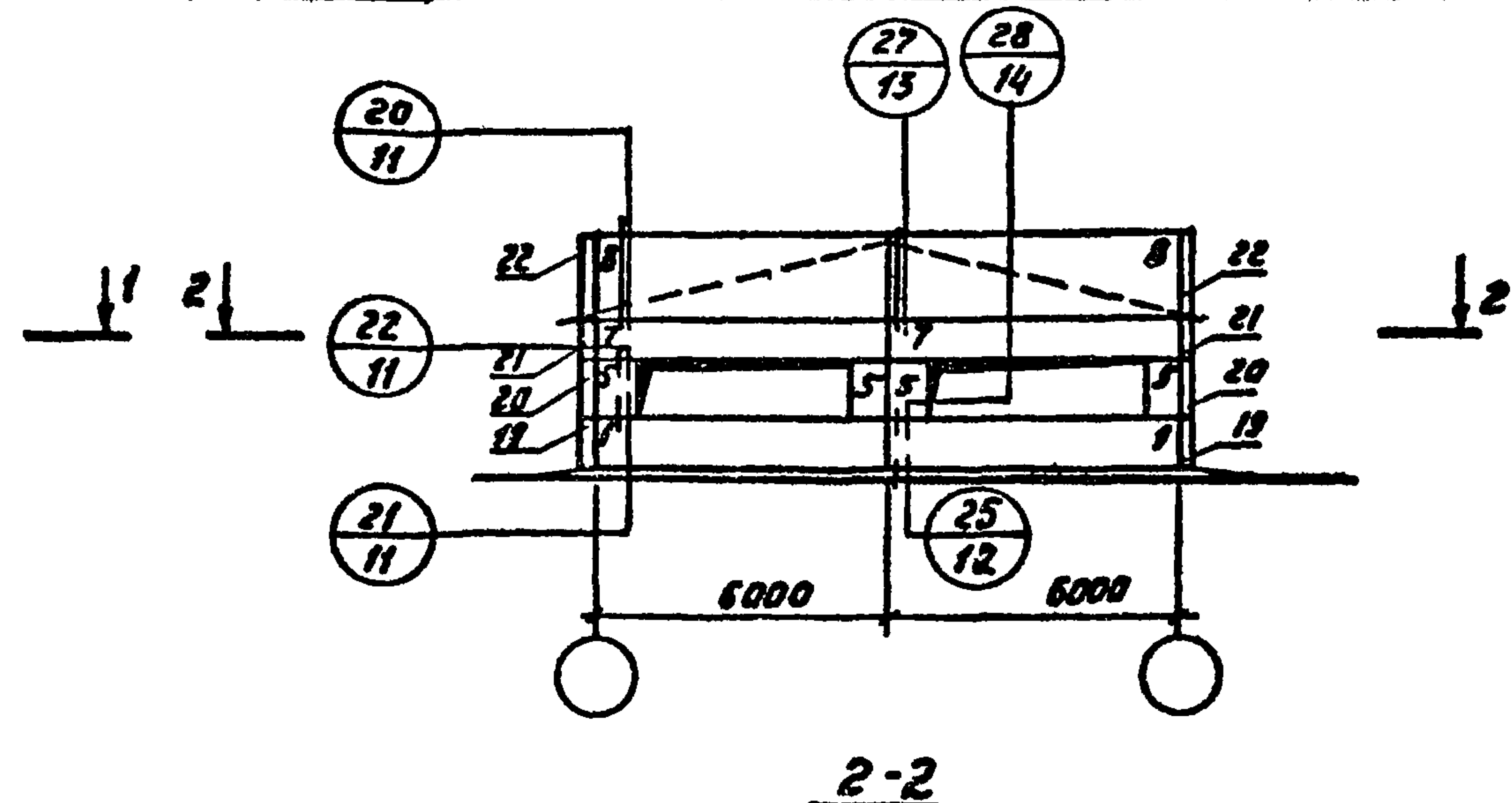
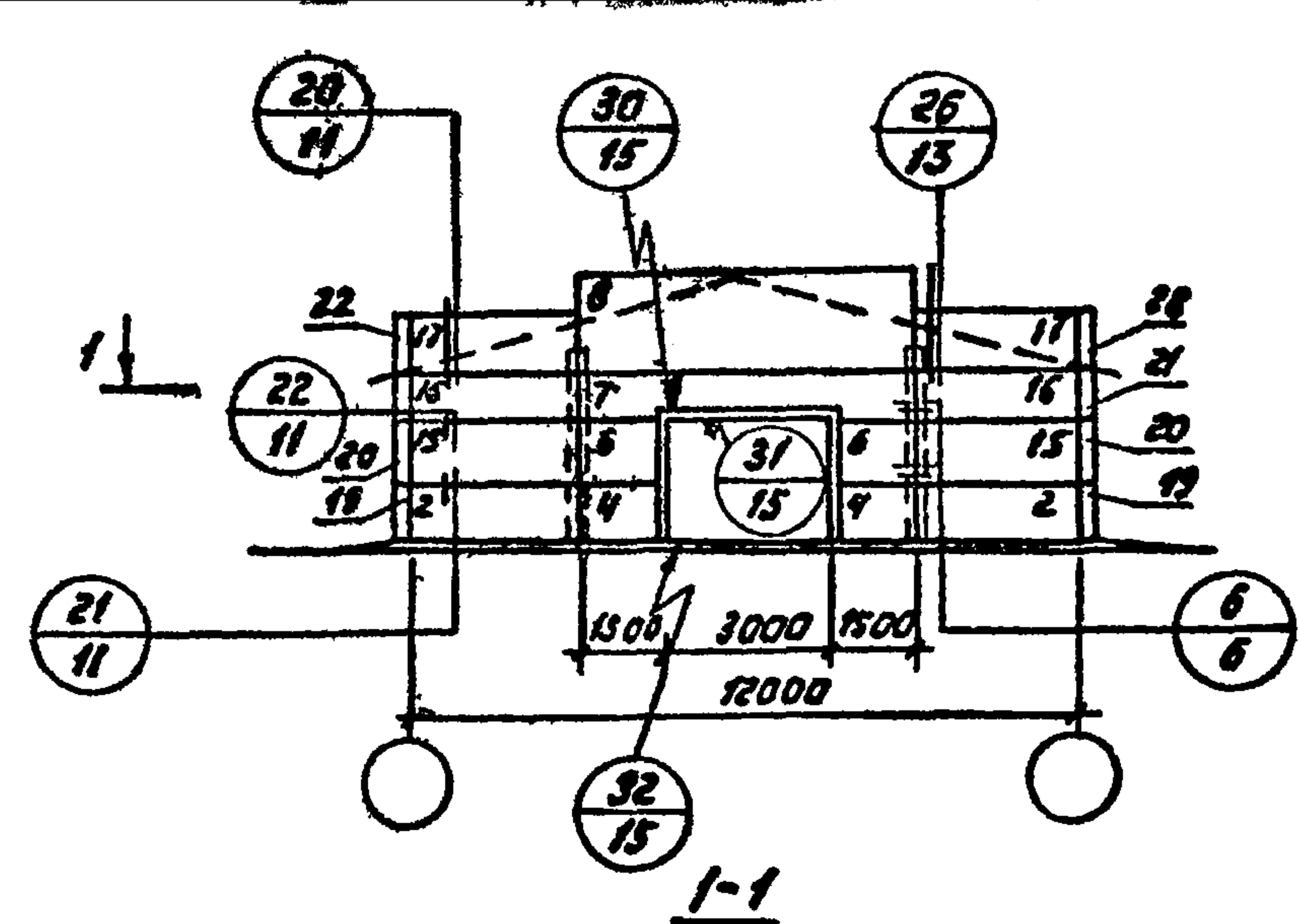
Схема 5



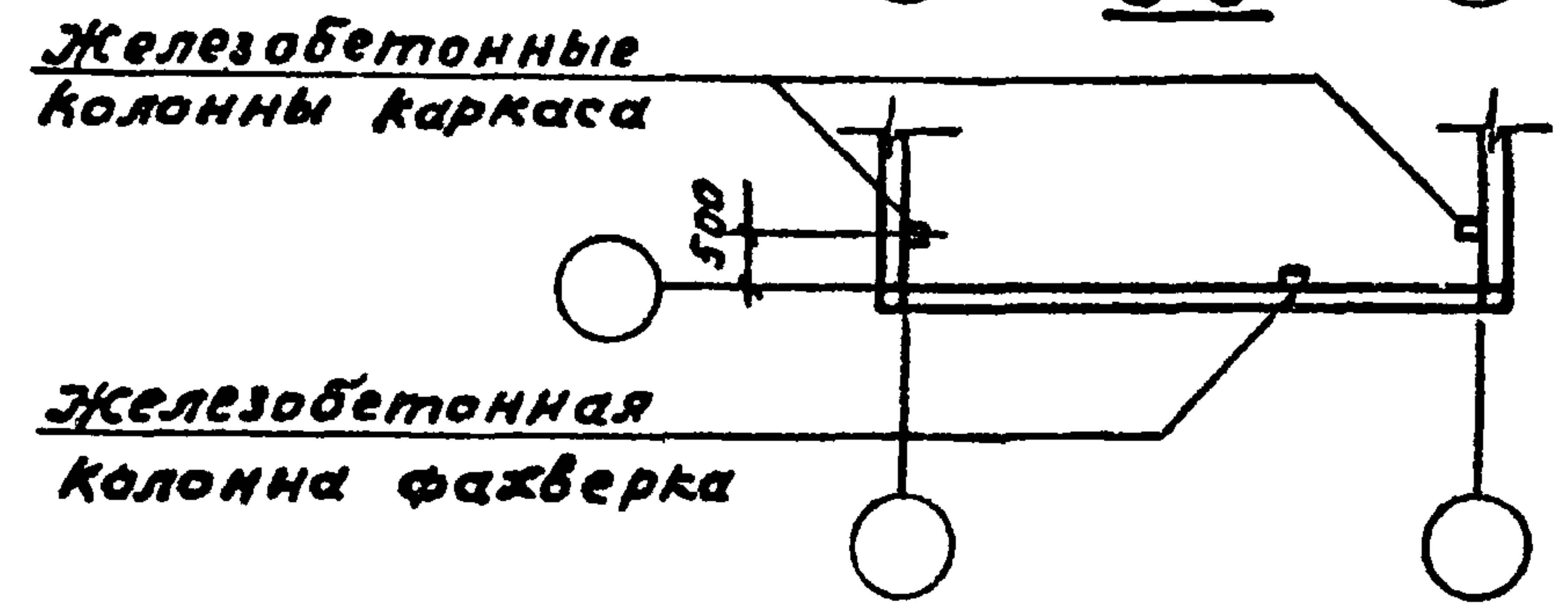
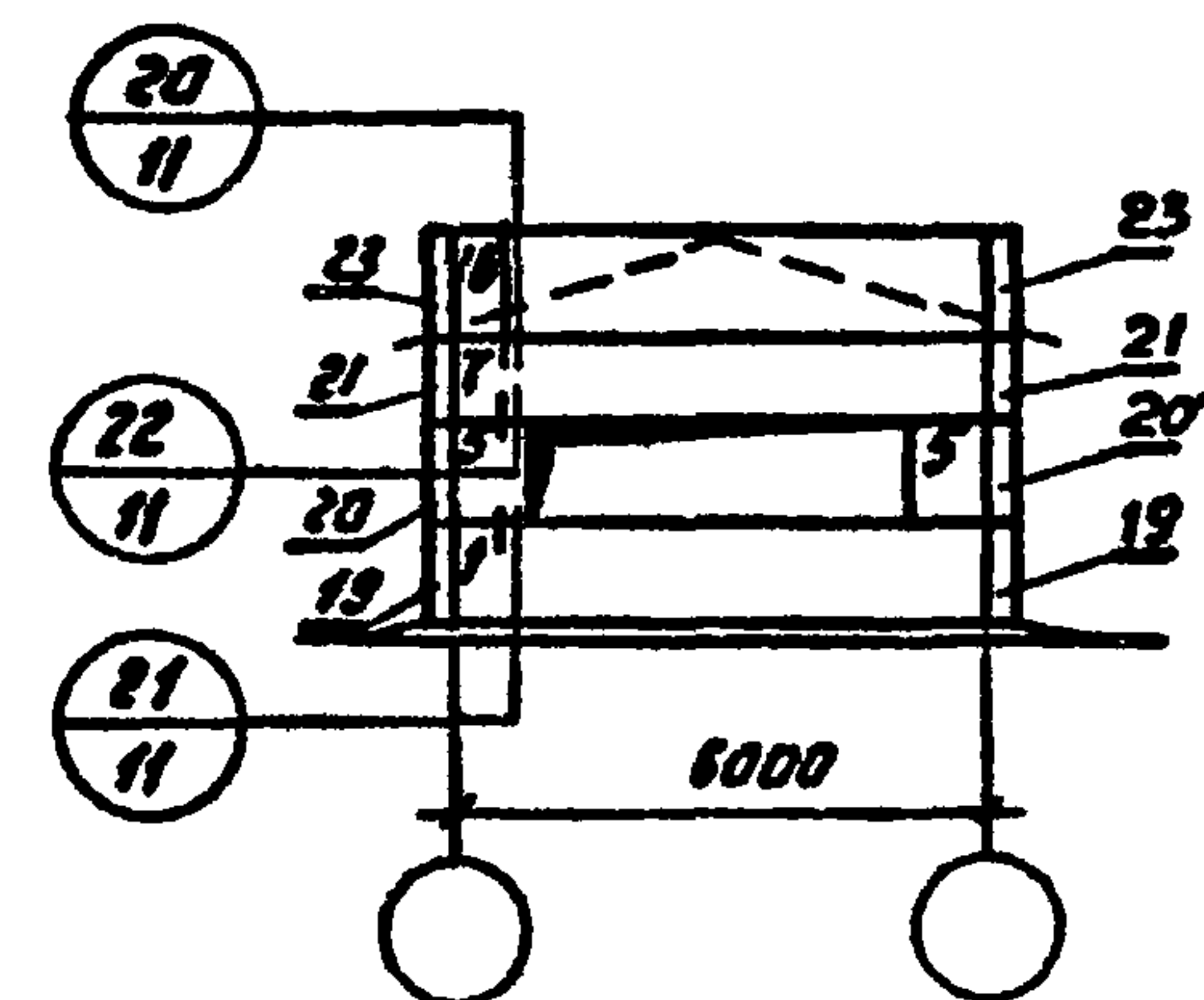
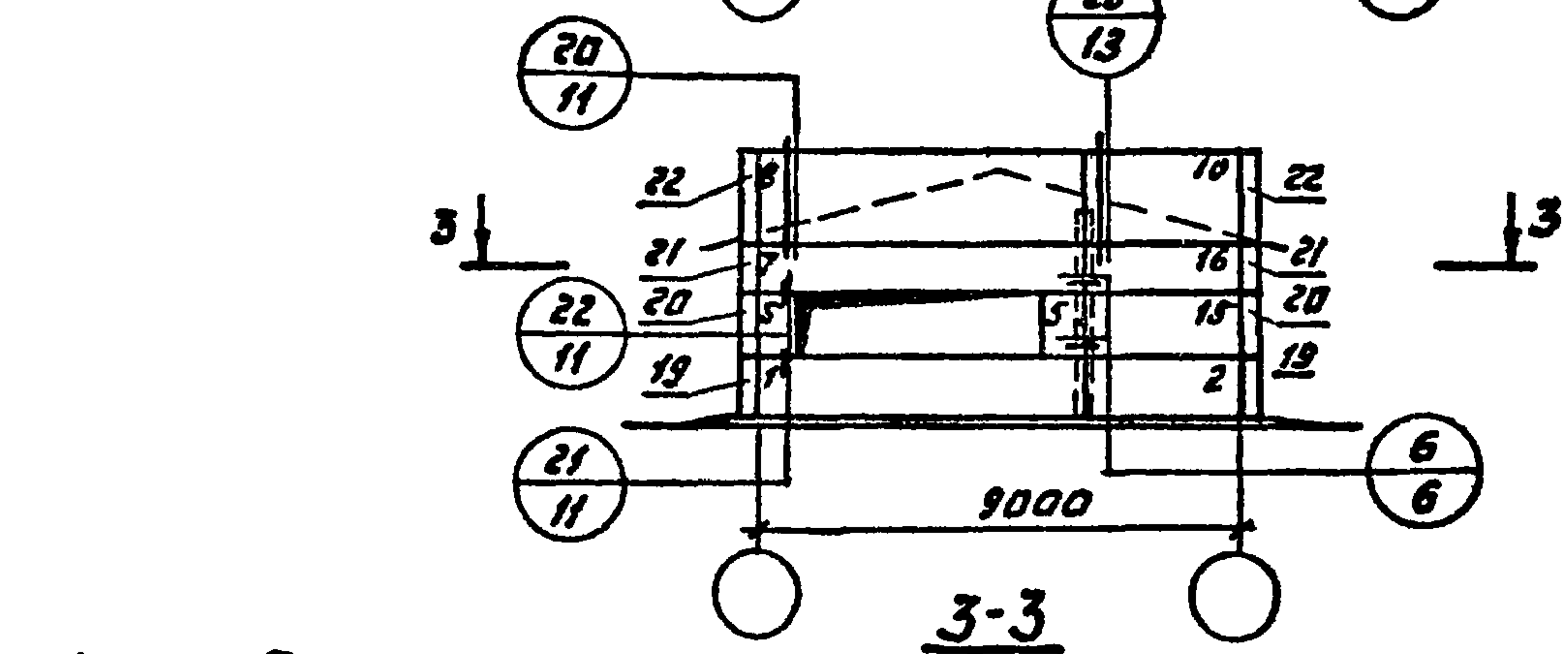
ГИПРОНИСЕЛЬХОЗ
г. Москва

Нач. отдела
Гл. конструктор
Гл. специалист
инженер
Проверил
Котлов И.И.
Кошман М.Я.
Герцева З.С.
Матвеева Н.И.
Герцева З.С.

TK	Раскладка панелей и блоков на продольным стенам.	Серия 1.800-6	
1974		Выпуск —	Лист 7
ИНВЕНТ. № 73716 11			



Стальная факверковая стойка Т1; Т2.

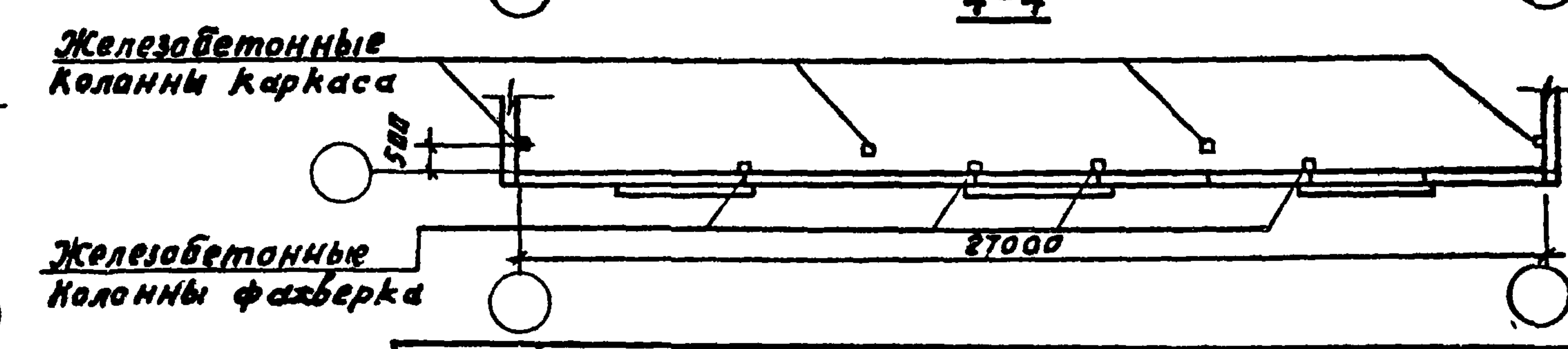
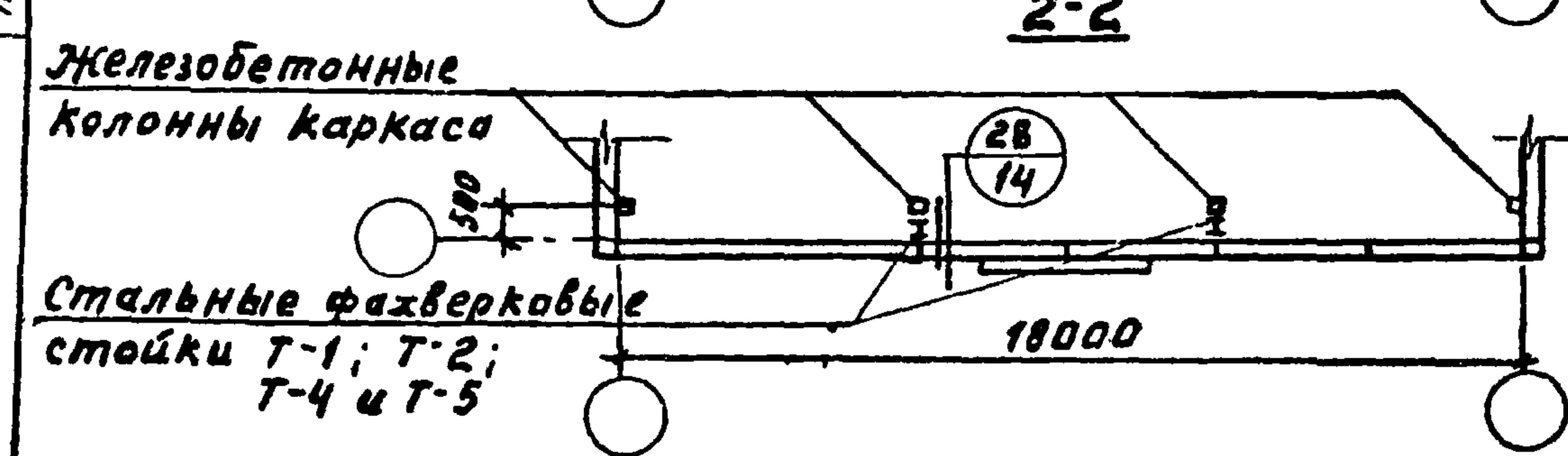
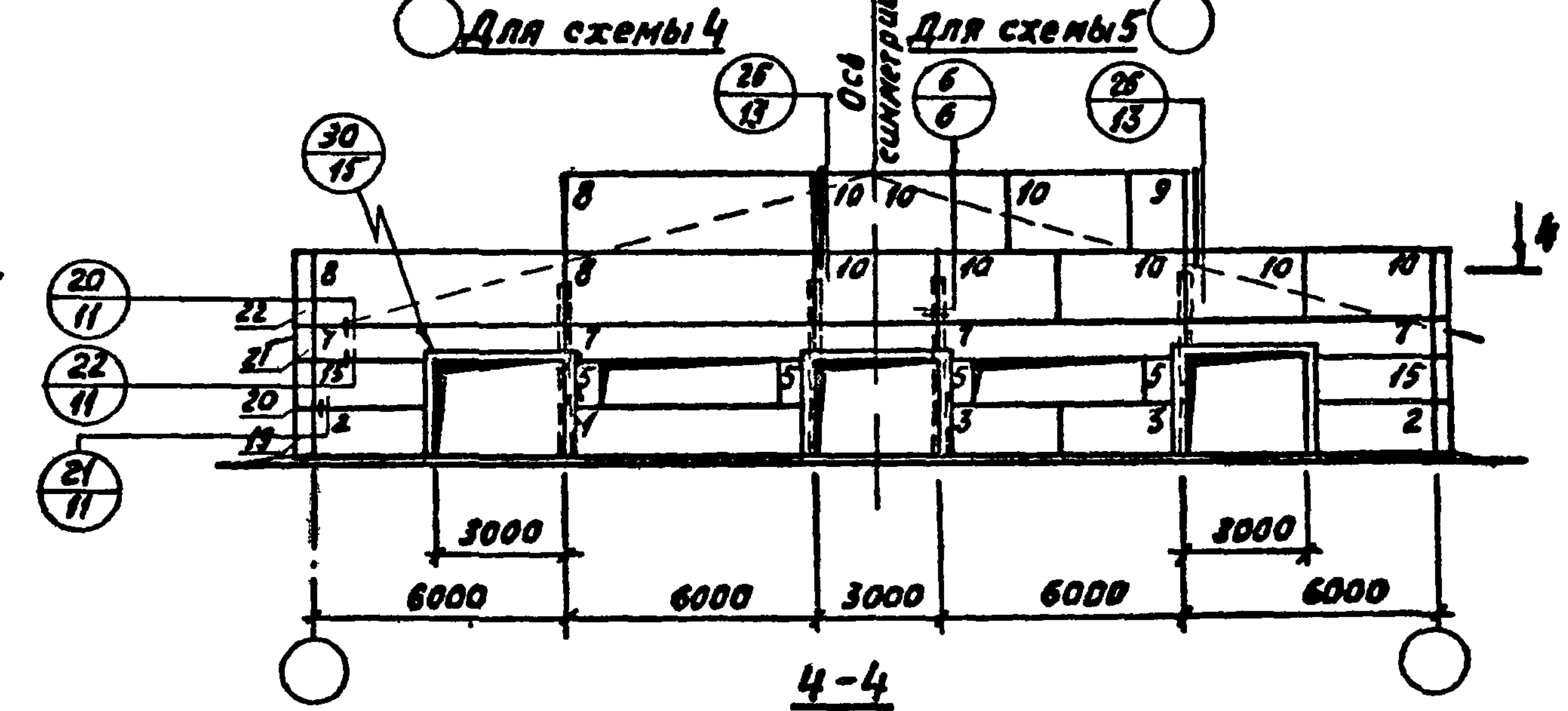
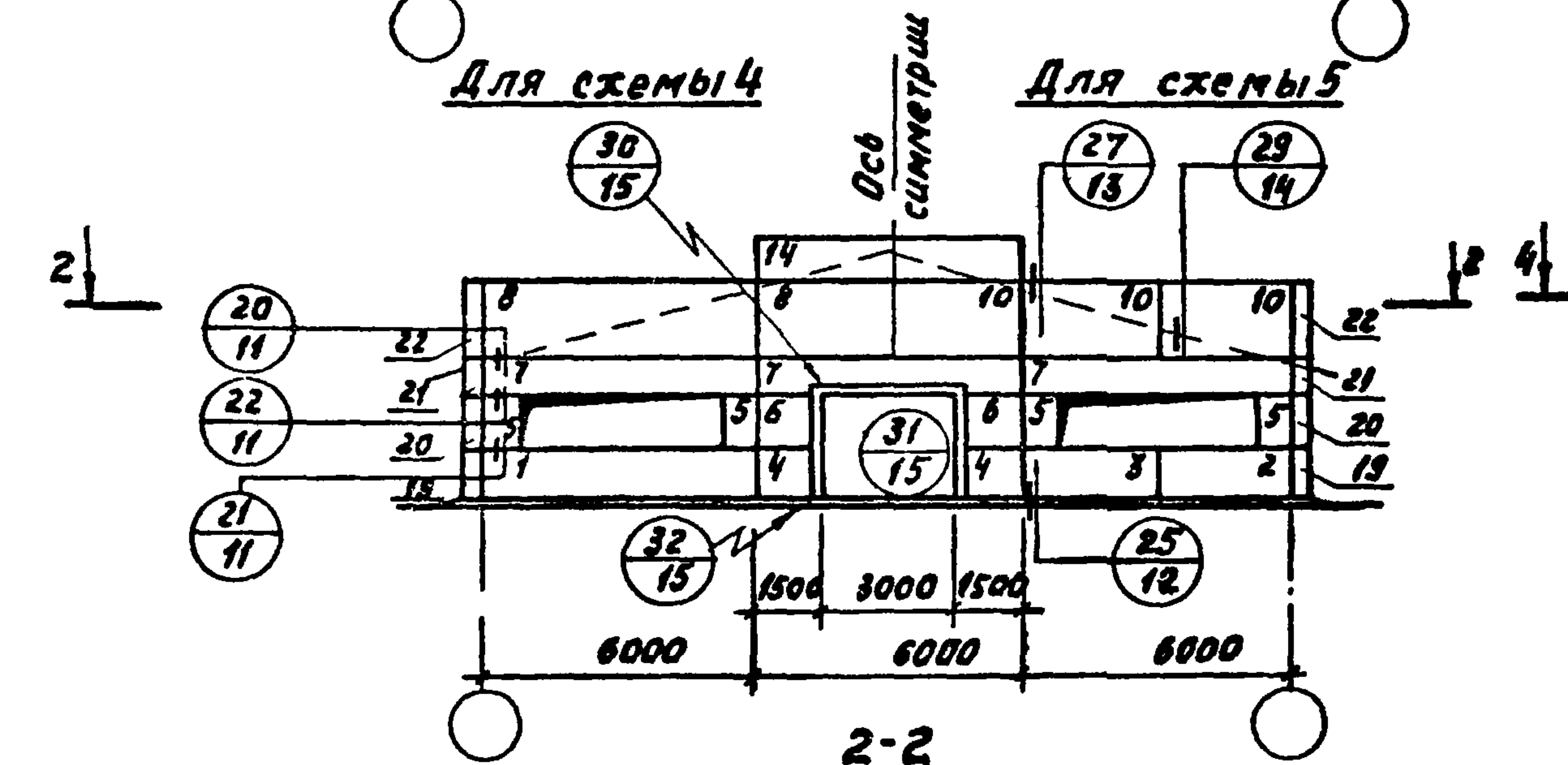
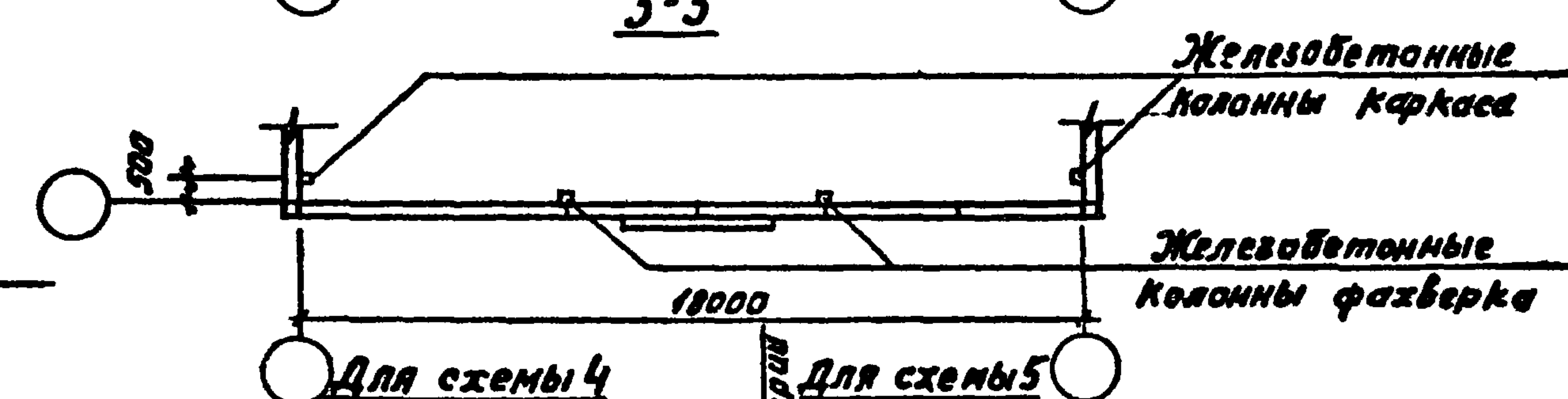
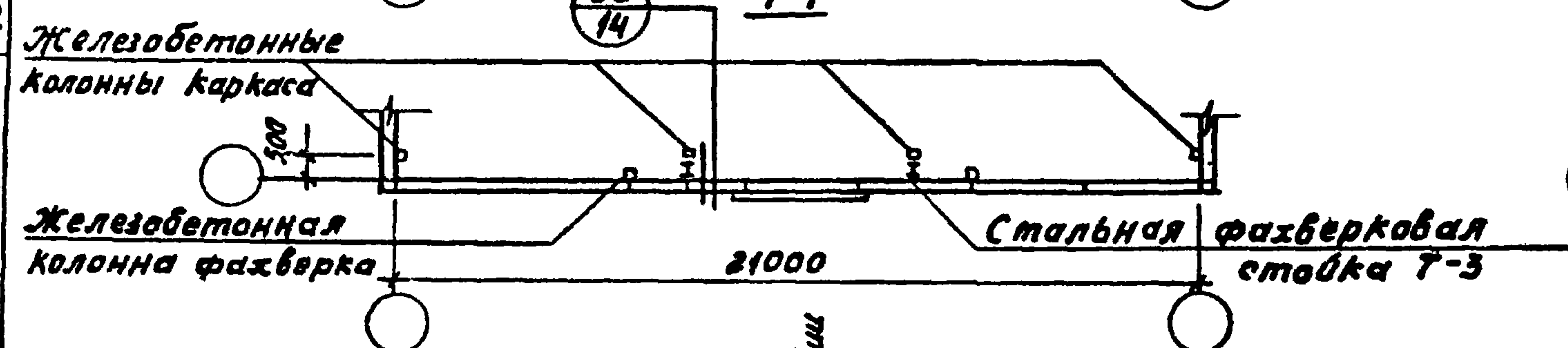
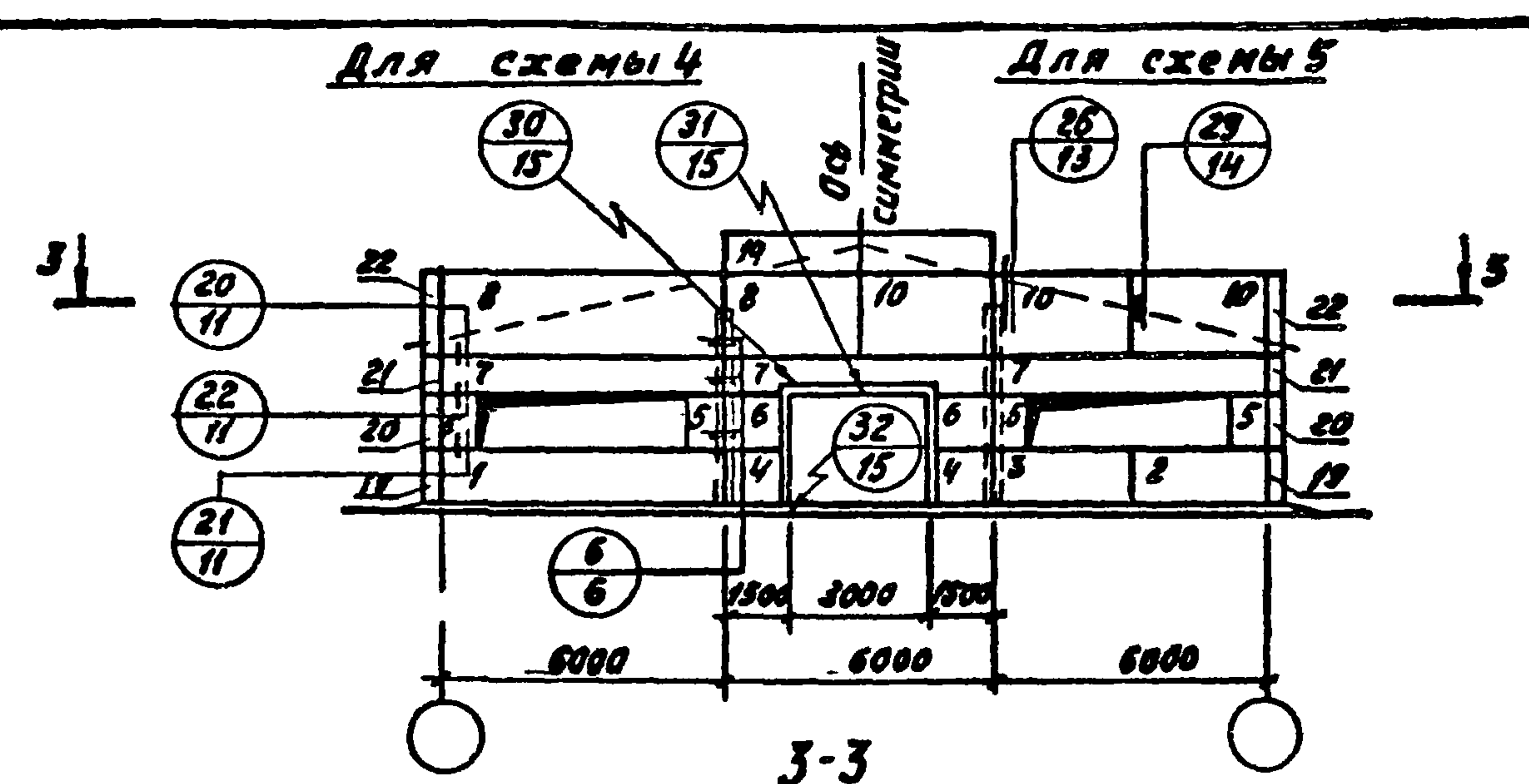
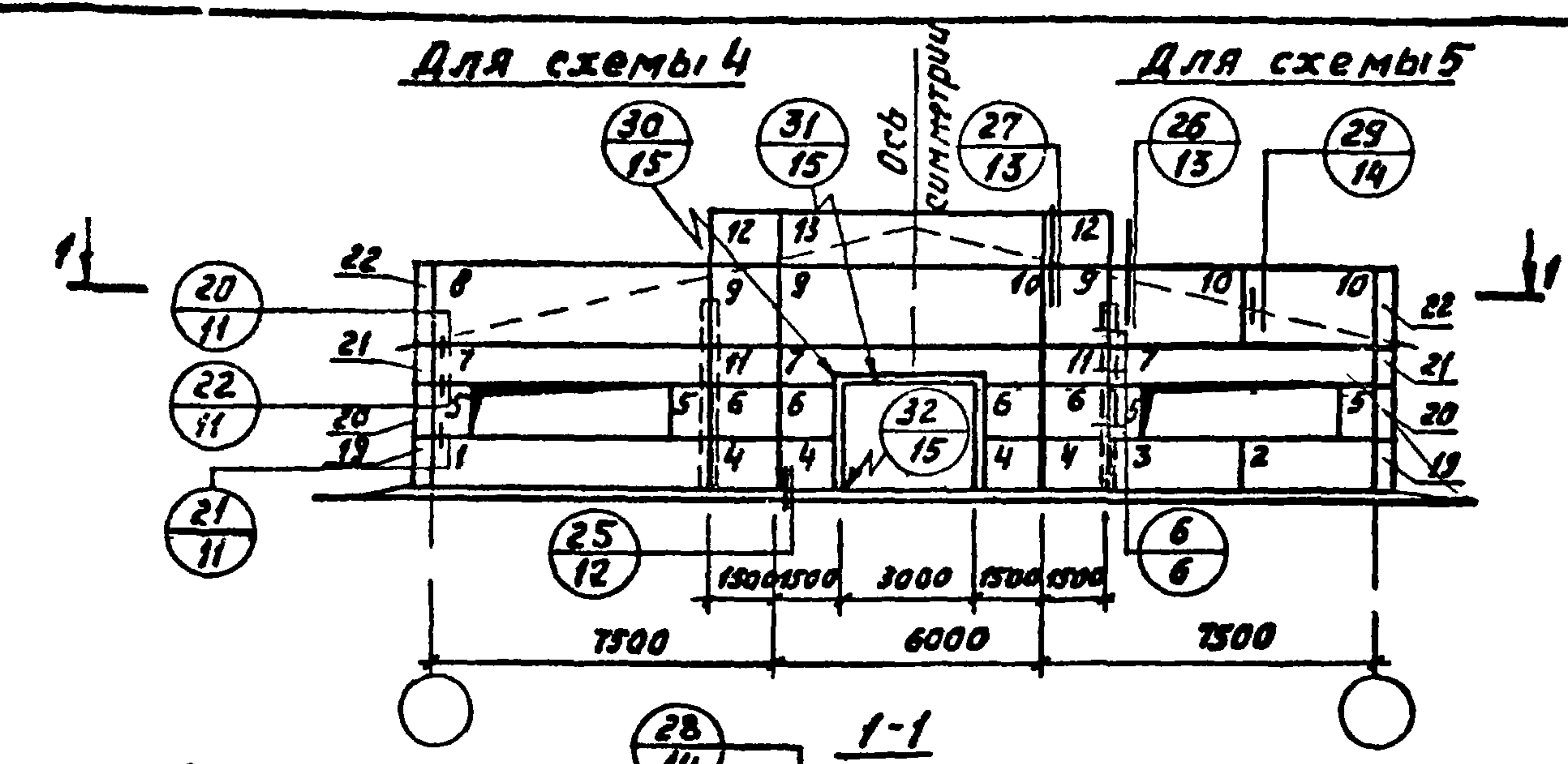


Железобетонная колонна факверка

1. Все узлы, замаркированные на данных схемах, и схемы заполнения оконных проемов приведены в альбоме "Узлы самонесущих стен из легковесных панелей и блоков" серия 2.830-1. выпуск 1.
2. Таблица для подбора панелей и блоков дана на листе 11
3. Стальные факверковые стойки Т1÷Т5 разработаны в альбоме "Стальные изделия для крепления конструкции одноэтажных сельскохозяйственных зданий" серия 1.800-4.

ГИПРОНИСЕЛЬХОЗ г. Москва	Нач. отдела	Котлов И.И.	Колосов В.И.	Якубович А.
	Гл. конструктор	Мельников М.Я.		
	Гл. специалист	Герцева Э.С.		
	инженер	Матвеева Н.И.		
	проектировщик	Герцева Э.С.		

ТК	Примеры раскладки панелей и блоков на торцовых стенах.	Серия 1.800-6	
1974		Выпуск —	Лист 8
		Инвент. № 13716 12	



1. Примечания даны на листе 8.
2. Схемы 4 и 5 даны на листе 7

ТК 1974	Примеры раскладки панелей и --- Блоков по торцовым стенам.	Серия 1.800-6	
		Выпуск —	Лист 9
		Инвент. № 13716 13	

ГИПРОНИСЕЛЬХОЗ г. Москва	Нач. отдела	Котов И.И.	Копировала	Акумова Н.А.
	Гл. констр. отд.	Кацман М.Я.		
	Гл. специалист	Герцаев Э.С.		
	Инженер	Матвеева Н.И.		
	Проверил	Герцаев Э.С.		

Высота здания М.	Высота стены М.	Высота до низа оконного проема М	Высота оконного проема М	Марка панелей и блоков по серии 1.832-5					Вариант крепления панелей и блоков (см. лист 7)
				Н позиций панелей и блоков на схемах					
				1	2	3	4	5	
2,4	3,0	1,2	0,9	$\frac{\text{спсл}}{1,2 \times 6} - III$	$\frac{\text{спсл}}{1,2 \times 3} - III$	$\frac{\text{спсл}}{0,9 \times 1,5} - 201; 211$	$\frac{\text{сбсл}}{0,9 \times 0,75} - 201; 211$	$\frac{\text{спсл}}{0,9 \times 6} - 411 -$	I
			1,2			$\frac{\text{спсл}}{1,2 \times 1,5} - 201; 211$	$\frac{\text{сбсл}}{1,2 \times 0,75} - 201; 211$	$\frac{\text{спсл}}{0,6 \times 6} - 411 -$	II
2,4	3,3	1,2	0,9	$\frac{\text{спсл}}{1,2 \times 6} - III$	$\frac{\text{спсл}}{1,2 \times 3} - III$	$\frac{\text{спсл}}{0,9 \times 1,5} - 201; 211$	$\frac{\text{сбсл}}{0,9 \times 0,75} - 201; 211$	$\frac{\text{спсл}}{1,2 \times 6} - 411$	I
2,7			1,2			$\frac{\text{спсл}}{1,2 \times 1,5} - 201; 211$	$\frac{\text{сбсл}}{1,2 \times 0,75} - 201; 211$	$\frac{\text{спсл}}{0,9 \times 6} - 411$	II при Н=2,4 I при Н=2,7
2,7		1,8	0,9	$\frac{\text{спсл}}{1,8 \times 6} - III$	$\frac{\text{спсл}}{1,8 \times 3,0} - III$	$\frac{\text{спсл}}{0,9 \times 1,5} - 201; 211$	$\frac{\text{сбсл}}{0,9 \times 0,75} - 201; 211$	$\frac{\text{спсл}}{0,6 \times 6} - 411$	II
3,0	3,6	1,2	1,2	$\frac{\text{спсл}}{1,2 \times 6} - III$	$\frac{\text{спсл}}{1,2 \times 3} - III$	$\frac{\text{спсл}}{1,2 \times 1,5} - 201; 211$	$\frac{\text{сбсл}}{1,2 \times 0,75} - 201; 211$	$\frac{\text{спсл}}{1,2 \times 6} - 411$	I
			0,9			$\frac{\text{спсл}}{0,9 \times 1,5} - 201; 211$	$\frac{\text{сбсл}}{0,9 \times 0,75} - 201; 211$	$\frac{\text{спсл}}{0,9 \times 6} - 411$	
	3,9	1,8	1,2	$\frac{\text{спсл}}{1,8 \times 6} - III$	$\frac{\text{спсл}}{1,8 \times 3} - III$	$\frac{\text{спсл}}{1,2 \times 1,5} - 201; 211$	$\frac{\text{сбсл}}{1,2 \times 0,75} - 201; 211$	$\frac{\text{спсл}}{0,6 \times 6} - 411$	II
			0,9			$\frac{\text{спсл}}{0,9 \times 1,5} - 201; 211$	$\frac{\text{сбсл}}{0,9 \times 0,75} - 201; 211$	$\frac{\text{спсл}}{1,2 \times 6} - 411$	I
3,6	4,2	1,2	1,2	$\frac{\text{спсл}}{1,8 \times 6} - III$	$\frac{\text{спсл}}{1,8 \times 3} - III$	$\frac{\text{спсл}}{1,2 \times 1,5} - 201; 211$	$\frac{\text{сбсл}}{1,2 \times 0,75} - 201; 211$	$\frac{\text{спсл}}{0,9 \times 6} - 411$	II
			1,2					$\frac{\text{спсл}}{1,2 \times 6} - 411$	I

1. В таблице приведены марки панелей и блоков без индексов, характеризующих их толщину.
 2. За высоту здания Н принята отметка верха колонны.
 3. Данный лист рассматривать совместно с листом 7.

ГИПРОНИСЕЛЬХОЗ

г. Москва

ТК

1974

Таблица для подбора панелей и
блоков продольных стен.Серия
1.800-6Выпуск
—Лист
10Инвент.-М
13716 14

Нач. отдела	В.К.Климов	Котов И.И.			
Зв. констр. отд.	В.К.	Коцман М.Я			
Гл. специалист	В.К.	Герцева З.С.			
инженер	Мельт	Матвеев И.И.			
проверил	В.К.	Герцева З.С.	Копировало	В.К.М.	Акимов И.Я

Марка панелей и блоков по серии			
№ позиций панелей и блоков на схемах			
1	2	3	4
1	2	3	4
5	6	7	8
9	10	11	12
13	14	15	16
17	18	19	20
21	22	23	
24	25	26	
27	28	29	
30	31	32	
33	34	35	
36	37	38	
39	40	41	
42	43	44	
45	46	47	
48	49	50	
51	52	53	
54	55	56	
57	58	59	
60	61	62	
63	64	65	
66	67	68	
69	70	71	
72	73	74	
75	76	77	
78	79	80	
81	82	83	
84	85	86	
87	88	89	
90	91	92	
93	94	95	
96	97	98	
99	100	101	
102	103	104	
105	106	107	
108	109	110	
111	112	113	
114	115	116	
117	118	119	
120	121	122	
123	124	125	
126	127	128	
129	130	131	
132	133	134	
135	136	137	
138	139	140	
141	142	143	
144	145	146	
147	148	149	
150	151	152	
153	154	155	
156	157	158	
159	160	161	
162	163	164	
165	166	167	
168	169	170	
171	172	173	
174	175	176	
177	178	179	
180	181	182	
183	184	185	
186	187	188	
189	190	191	
192	193	194	
195	196	197	
198	199	200	
201	202	203	
204	205	206	
207	208	209	
210	211	212	
213	214	215	
216	217	218	
219	220	221	
222	223	224	
225	226	227	
228	229	230	
231	232	233	
234	235	236	
237	238	239	
240	241	242	
243	244	245	
246	247	248	
249	250	251	
252	253	254	
255	256	257	
258	259	260	
261	262	263	
264	265	266	
267	268	269	
270	271	272	
273	274	275	
276	277	278	
279	280	281	
282	283	284	
285	286	287	
288	289	290	
291	292	293	
294	295	296	
297	298	299	
300	301	302	
303	304	305	
306	307	308	
309	310	311	
312	313	314	
315	316	317	
318	319	320	

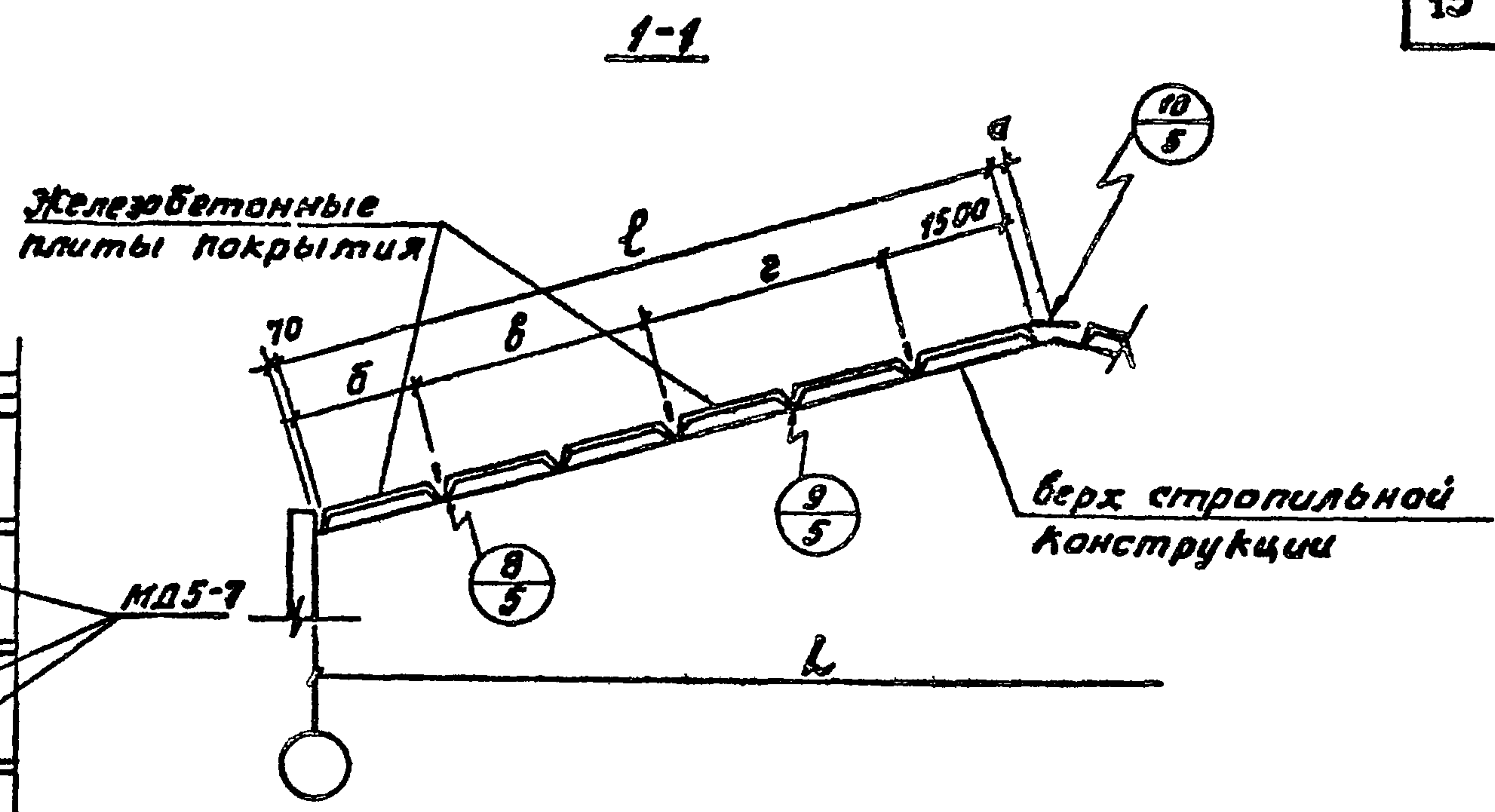
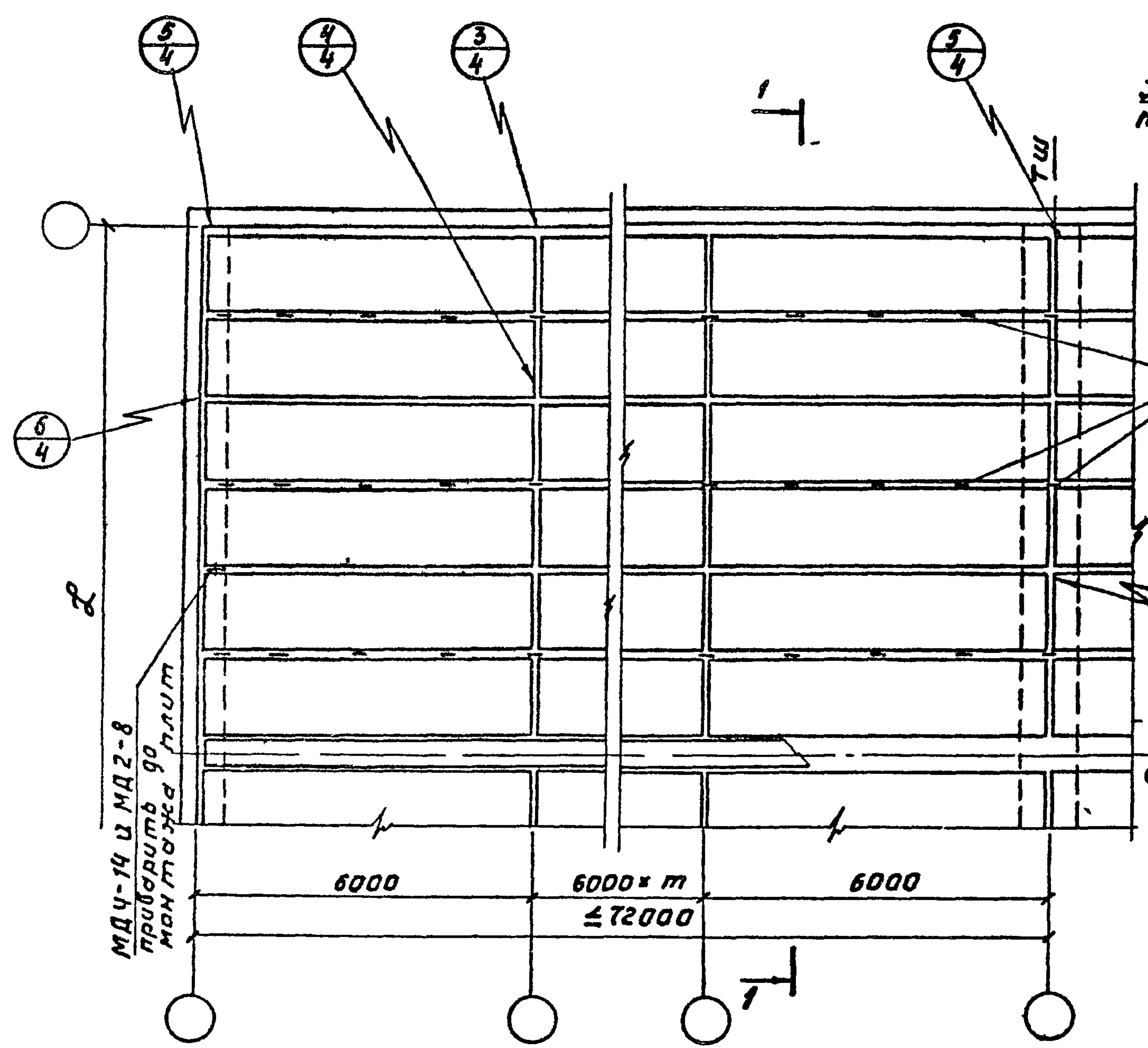
1. Примечания даны на листе 10.
2. Размеры в скобках для высоты продольной стены 3,9 м.
3. В графах 20, 21, 22, 23 размер "б" означает длину углового блока равную толщине стены.

ТК	Таблица для подбора панелей и блоков торцовых отен.	Серия 1.800-6	
		Выпуск —	Лист №
1974		Инвент. № 13716 15	

ГИПРОНИСЕЛЬХОЗ
г. Москва.

Нач. проекта: Л. В. З. Катков И. Н.
Сл. конструктор: Л. И. З. Коцман М. Я.
Сл. специалист: Л. И. З. Герцбаум С.
Ст. инж.: М. Я. З. Матвеева
Проверил: Л. И. З. Герцбаум С.

Копировала: Д. И. З. Акумова



Ширина здания L, м	Размеры, мм				L, мм
	а	б	в	г	
6	30	1500	0	0	3000
9	75	1500	1500	0	4500
12	125	1500	3000	0	6000
12 (6+6)	125	1500	3000	0	6000
18	215	1500	3000	3000	9000

Примечания даны на листе 13.

ТК	План раскладки плит покрытия для зданий шириной 6, 9, 12, 12 (6+6) и 18 м.	Серия 1.800-6	
1974		Выпуск —	Лист 2
		Инвент. № 13716 16	

ໂຕອັດຕະໂນ ນີ້

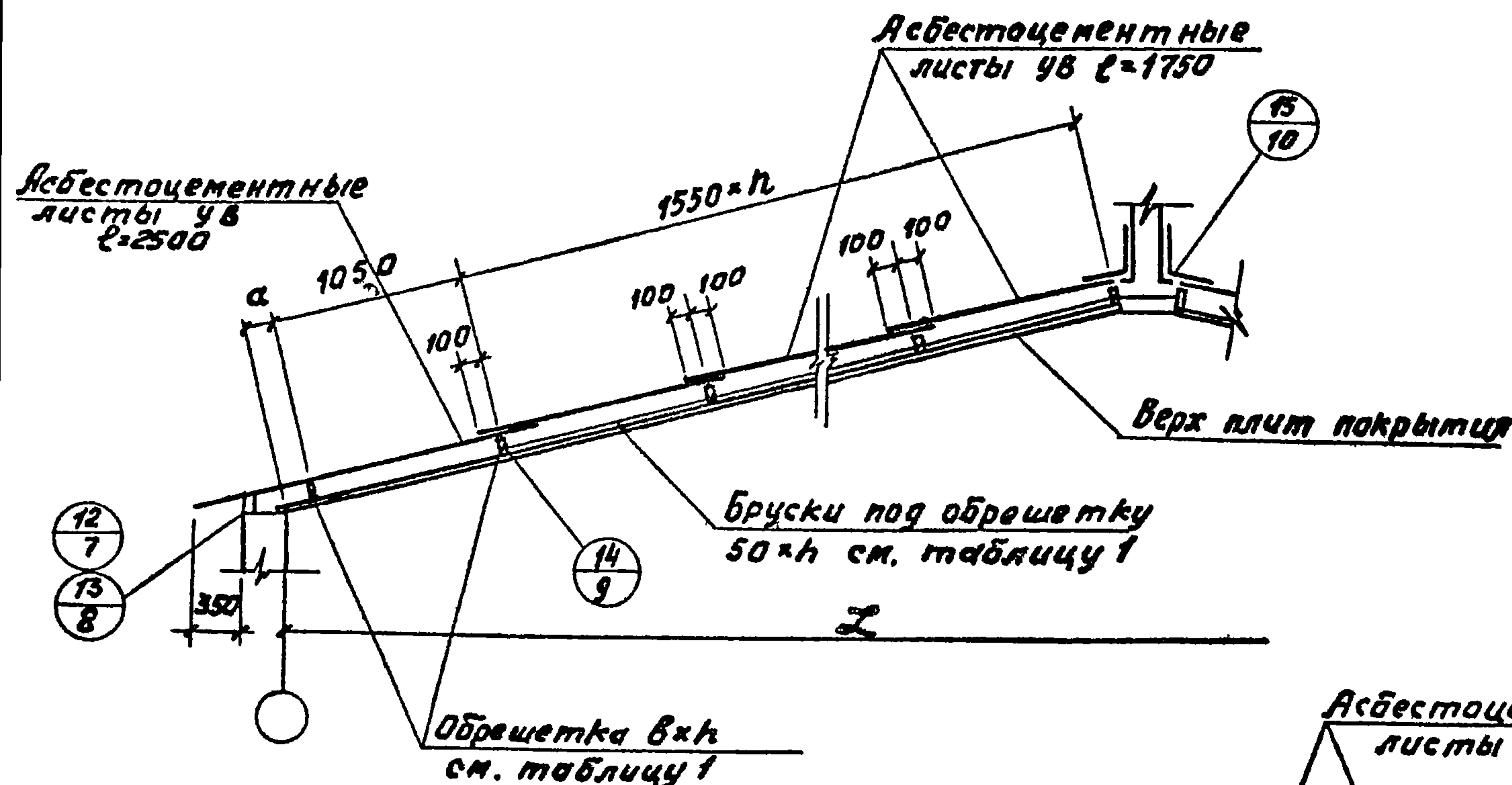
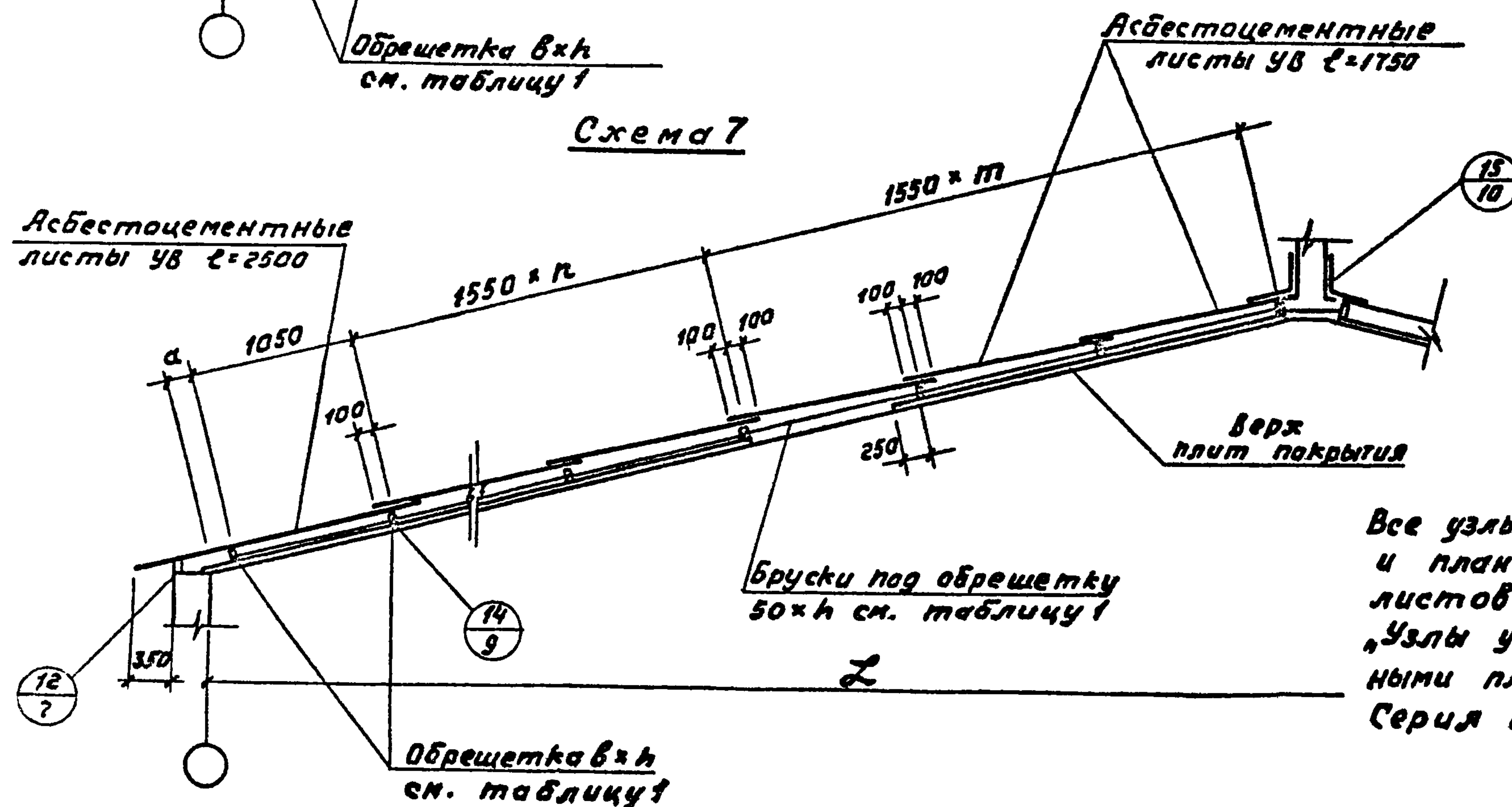


Схема 7



Толщина утеплителя мм	Вес снегового покрова								
	70			100			150		
	Сечение обрешетки б×н мм	Бруски под обрешетку шаг н	h, мм	Сечение обрешетки б×н мм	Бруски под обрешетку шаг н	h, мм	Сечение обрешетки б×н мм	Бруски под обрешетку шаг н	h, мм
80 ÷ 100	80 × 80	1,55	40	50 × 90	1,55	40	60 × 100	1,55	40
110			50			50			
120			60			60			
130			70			70			
140			80			70			
150	50 × 130	2,05	40	50 × 130	2,05	40	50 × 130	2,05	40

Таблица 2

№ схе- мы	Ширина здания L м	n шт.	m шт.	Q мм
6	6	1		410
	9	2		20
	12	3		310
	12 (6+6)	3		310
	18	3		210
7	18 (6+6+6)	3	2	310
	21 (7,5+6+7,5)	4	2	260
	27 (9+9+9)	5	3	210

Все узлы, замаркированные на данном листе, и план раскладки асбестоцементных листов приведены в альбоме „Узлы утепленных покрытий с железобетонными плитами и асбестоцементной кровлей“. Серия 2.860-1 Выпуск I.

ТК	Покрывие. Раскладка обрешетки и асбестоцементных листов	Серия 1.800-6	
1974		Выпуск —	Лист 14
		Инвент. № 13716 18	

толщина утеплителя см	R_0 м ² ч.град/ ккал	относительная влажность воздуха помещений $\varphi\%$																					18	
		60					65					70					75					80		
		Расчетная температура воздуха помещений $t_{в}^{\circ}\text{C}$																						
		8	12	16	20	24	8	12	16	20	24	8	12	16	20	24	8	12	16	20	24	8	12	16
		Расчетная температура наружного воздуха $t_{н}^{\circ}\text{C}$																						
60	1,26 [*]	-30	-27	-24	-22	-19	-24	-21	-18	-15	-12	-18	-15	-12	-8	-5	-12	-8	-5	-	-	-7	-	-
70	1,43 [*]	-34	-31	-27	-25	-23	-27	-24	-20	-17	-15	-20	-17	-14	-10	-8	-14	-10	-7	-5	-	-8	-5	-
80	1,61	-38	-34	-31	-29	-27	-30	-27	-24	-21	-19	-23	-19	-19	-13	-11	-16	-13	-9	-6	-5	-10	-7	-
90	1,78	-41	-38	-35	-33	-31	-33	-30	-27	-25	-22	-26	-22	-20	-16	-14	-18	-15	-12	-8	-6	-11	-9	-5
100	1,95	-45	-43	-40	-38	-36	-37	-34	-31	-29	-26	-29	-25	-23	-19	-17	-20	-18	-15	-11	-8	-13	-11	-7
110	2,13	-50	-47	-45	-43	-41	-41	-38	-35	-33	-32	-32	-28	-26	-22	-21	-23	-21	-18	-14	-11	-15	-13	-9
120	2,30	-54	-52	-49	-48	-46	-45	-42	-39	-37	-35	-35	-32	-30	-26	-25	-26	-24	-21	-18	-14	-17	-15	-11
130	2,47	-	-	-	-51	-48	-47	-44	-42	-40	-38	-38	-35	-33	-28	-28	-28	-26	-23	-20	-16	-18	-17	-13
140	2,65	-	-	-	-	-51	-50	-47	-45	-43	-42	-41	-38	-36	-33	-31	-30	-28	-25	-22	-20	-20	-18	-15
150	2,83	-	-	-	-	-	-52	-50	-49	-47	-45	-44	-41	-39	-37	-35	-33	-30	-28	-25	-23	-22	-20	-17

1. Толщина утеплителя подбирается с таким расчетом, чтобы фактические значения средних температур наружного воздуха наиболее холодных суток были не ниже величин, указанных в таблице.
2. Средние температуры наружного воздуха принимаются в соответствии с главой СНиП П-А.6-72.
3. Предельные значения средних температур наиболее холодных суток определены из условия невыпадения конденсата на внутренней поверхности плит покрытия в местах теплопроводных включений (деревянной обрешетки) по данным теплотехнических расчетов НИИСФ Госстроя СССР.
4. Сопротивление теплопередаче R_0 . Для подсчета теплотерь принимается по данной таблице. Сопротивление теплопередаче отмеченные * в конкретном проекте должны быть не менее сопротивления теплопередаче вычисленного по формуле I СНиП П-А.7-71 с учетом разъяснений в Бюллетенях строительной техники № 6 и № 8 за 1974 г.
Величины приведенного сопротивления теплопередаче учитывают сопротивление тепловосприятию у внутренней поверхности ($R_{в} = 0,133 \text{ м}^2\text{час.град/ккал}$) и сопротивление теплопередаче у наружной поверхности ($R_{н} = 0,05 \text{ м}^2\text{ч.град/ккал}$)

Термические сопротивления ограждения определены с учетом понижения температуры на внутренней поверхности плит покрытия в зонах расположения теплопроводных включений.

5. В качестве утеплителя приняты плиты на синтетическом связующем (ГОСТ 9573-72) объемным весом 100-150 кг/м³ и коэффициентом теплопроводности $\lambda = 0,052 \text{ ккал/м час.град.}$ при весовой влажности $W=5\%$.
6. Данные таблицы приведены для условий эксплуатации зданий по режиму "Б".

ТД
1974

ТАБЛИЦА ДЛЯ ПОДБОРА УТЕПЛИТЕЛЯ В ПОКРЫТИИ

СЕРИЯ
1.800-6
Выпуск Лист
- 15

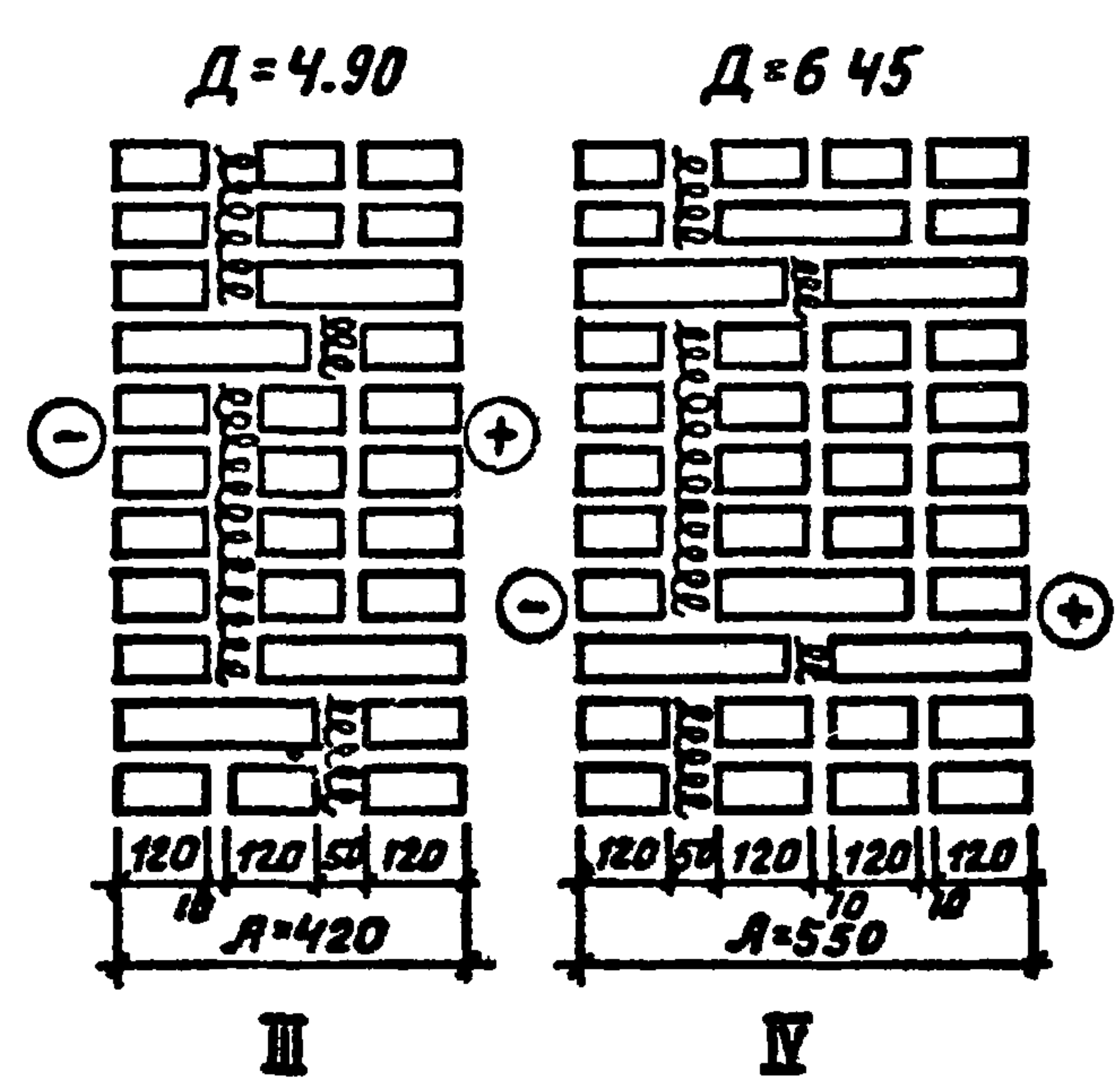
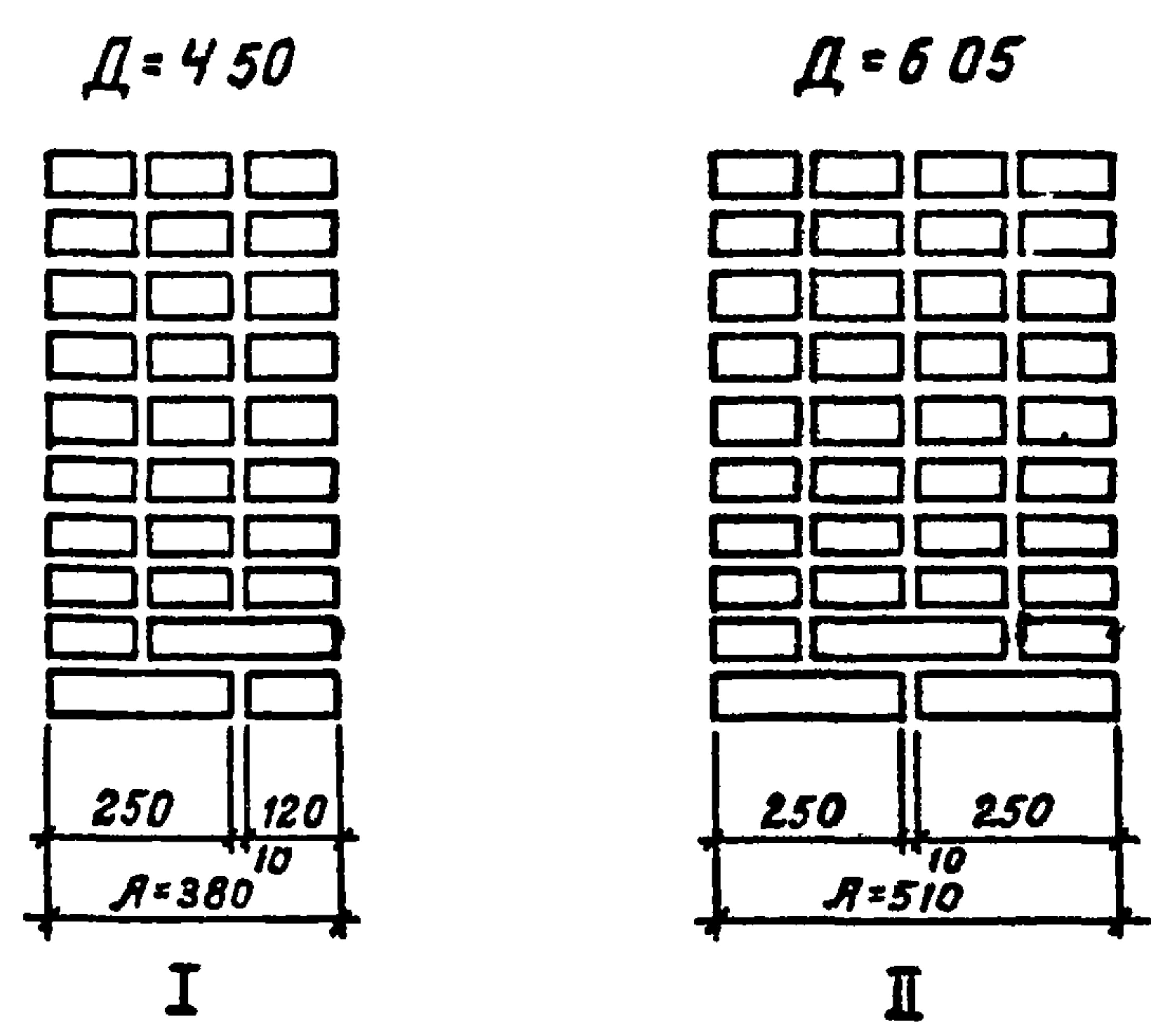
137/6 19

Тип кирпичной кладки	$R_0 \frac{м^2 \cdot ч \cdot град}{ккал}$	Относительная влажность воздуха помещений $f_v \%$																																
		60				65				70				75				80				85												
		Расчетная температура воздуха помещений $t_{в}^{\circ}C$																																
		12	16	20	24	4	8	12	16	20	24	0	4	8	12	16	20	24	4	8	12	16	20	24	28	0	4	8	12	16	0	4	8	12
		Расчетная зимняя температура наружного воздуха $t_n^{\circ}C$																																
I	0.73	-28	-26	-23	-20	-27	-26	-23	-21	-17	-14	-22	-22	-20	-16	-14	-10	—	-17	-15	-11	-8	—	—	—	-15	-13	-9	—	—	10	—	—	—
II	0.92	-39	-38	-35	-33	-35	-34	-31	-30	-27	-24	-28	-28	-27	-24	-22	-19	-16	-24	-22	-18	-14	-12	-8	—	-16	-16	-14	-11	-8	-13	-12	-8	—
III	1.13	—	-49	-47	-46	-44	-44	-42	-39	-36	-35	-36	-36	-35	-32	-30	-27	-26	-30	-27	-24	-20	-19	-16	-12	-20	-20	-19	-16	-14	-13	-13	-12	-9
IV	1.31	—	-59	-58	-57	-52	-52	-50	-49	-46	-45	-42	-42	-41	-39	-38	-35	-33	-35	-32	-30	-27	-24	-22	-19	-25	-25	-23	-20	-18	-17	-17	-15	-12

Кладка из обыкновенного глиняного кирпича с усиленным швом.

Сплошная кладка из обыкновенного глиняного кирпича

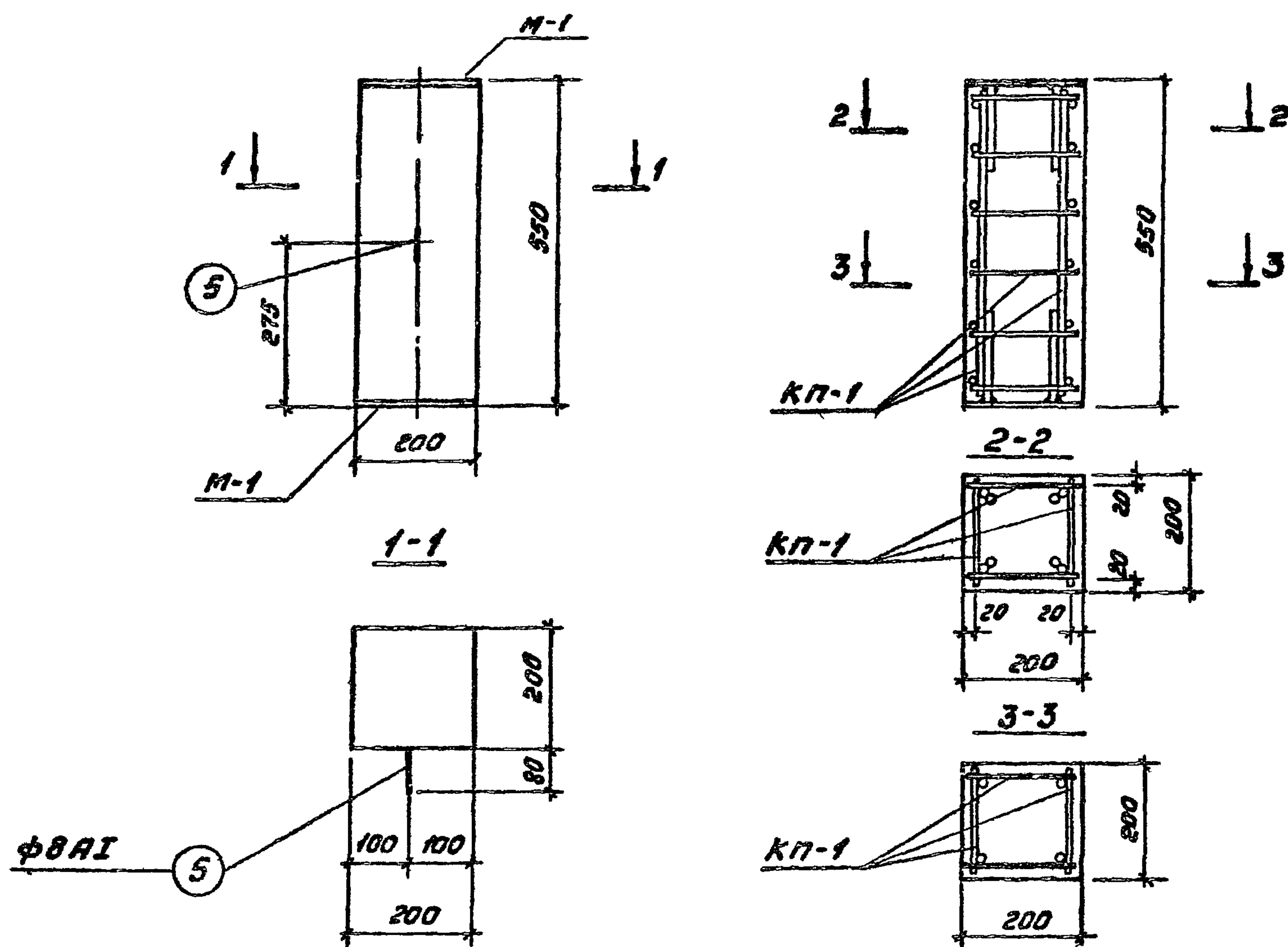
Шов заполнен минераловатными плитами $\gamma=125 \text{ кг/м}^3$ по ГОСТ 9573-72



Расчетная зимняя температура наружного воздуха принимается по таблице 1 СНиП II-А-6-72 (для ограждений "средней" массивности $4 < D < 7$) средней из средних температур наиболее холодных суток и наиболее холодной пятидневки.

ТК	Типы и толщины кирпичных участков стен	Серия 1.800-Б	
1974		Выпуск —	Лист 16
		Инвент. № 13716 20	

ГИПРОНИСЕЛЬХОЗ г. Москва	Нач. отдела	Котлов И. И.	Проверил	Герцева
	Гл. констр. отд.	Кацман М. Я.		
	Гл. специалист	Герцева Э. С.		
	Рис. группы	Ивановская		
	ст. инж.	Ивановская	Копировано	В. М. С.
				Акимова Н. А.



Выборка стали на один столбик

Марка столбика	Арматурные изделия							Закладные детали					Общий вес кг
	Горячекатаная сталь по ГОСТ 5781-61*				Проволока холоднокатаная по ГОСТ 5781-61		Всего кг	Горячекатаная сталь по ГОСТ 5781-61*		Прокат по ГОСТ 103-57 из стали мар. кз ВСтЗкп2		Всего кг	
	А-I		А-III		В-I			А-III					
	φ	Итого	φ	Итого	φ	Итого		φ	Итого	б	Итого		
	8	кг	12	кг	5	кг		12	кг	8	кг		
СБ	0,3	0,3	1,8	1,8	1,6	1,6	3,7	1,0	1,0	5,0	5,0	6,0	9,7

Спецификация арматурных изделий и закладных деталей на один столбик.

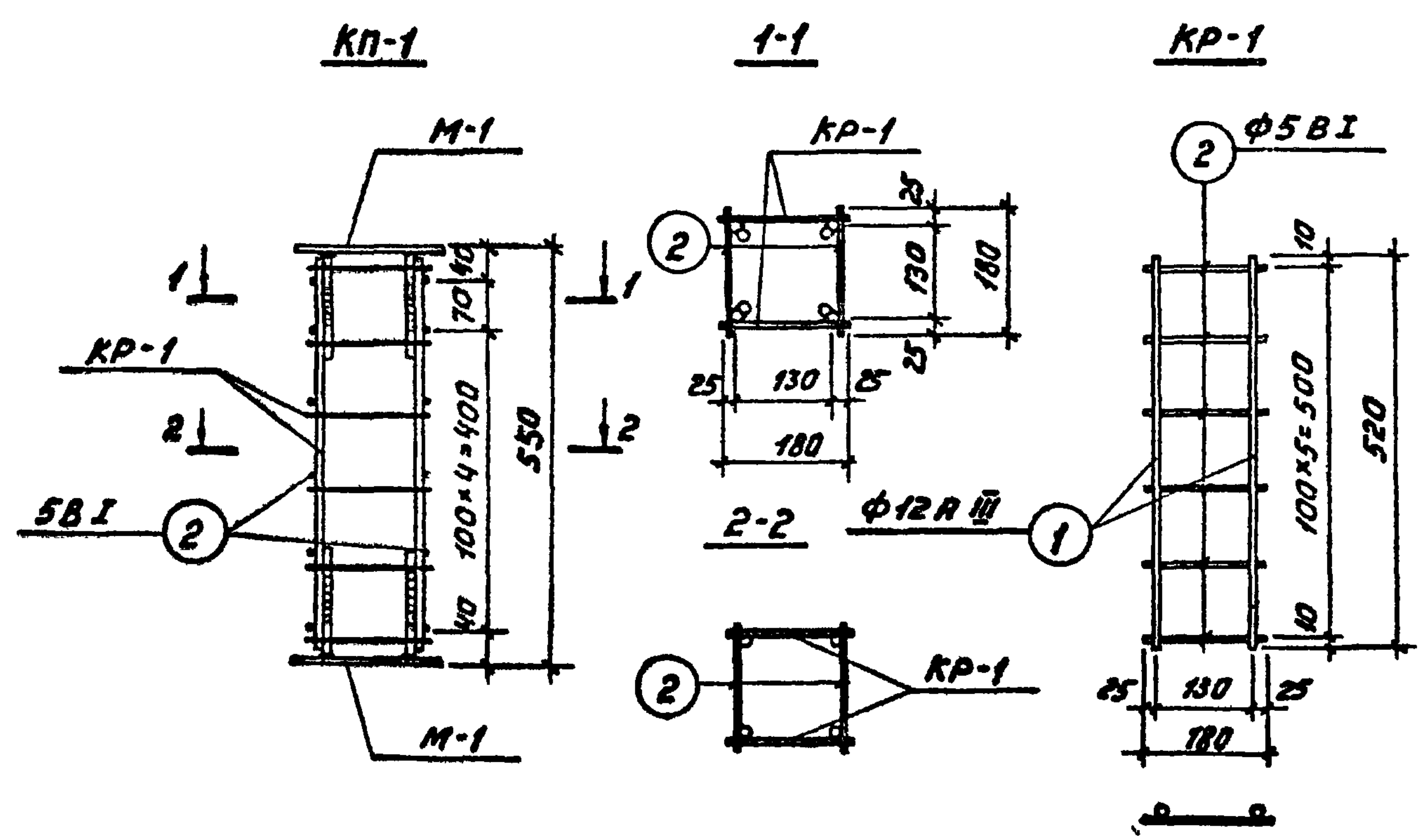
Марка столбика	Марка изделия	Кол-во шт	№ листа
СБ	КП-1	1	18
	поз. 5	1	18

Показатели на один столбик

Марка столбика	Масса кг	Марка бетона	Объем бетона м³	Расход стали кг
СБ	0,053	200	0,022	9,7

Данный лист смотреть совместно с листом 18.

ТК- 1974	Железобетонный столбик СБ.	Серия 1.800-6
		Выпуск — Лист 17
		Инвент. № 13716 21



Спецификация и выборка стали на одно арматурное изделие.

Марка изделия	№ поз.	Эскиз	ф мм	Длина мм	Кол. шт.	Общая длина м	Выборка		
							ф мм	Общая длина м	Масса кг
КР-1	1		12A II	520	2	1,04	5B I	1,10	0,2
	2		5B I	180	6	1,10	12A II	1,00	0,9
							Итого:		1,1
Отдельные стержни	2		5B I	180	1	0,180	5B I	0,2	0,1
	5		8A I	780	1	0,78	8A I	0,8	0,3

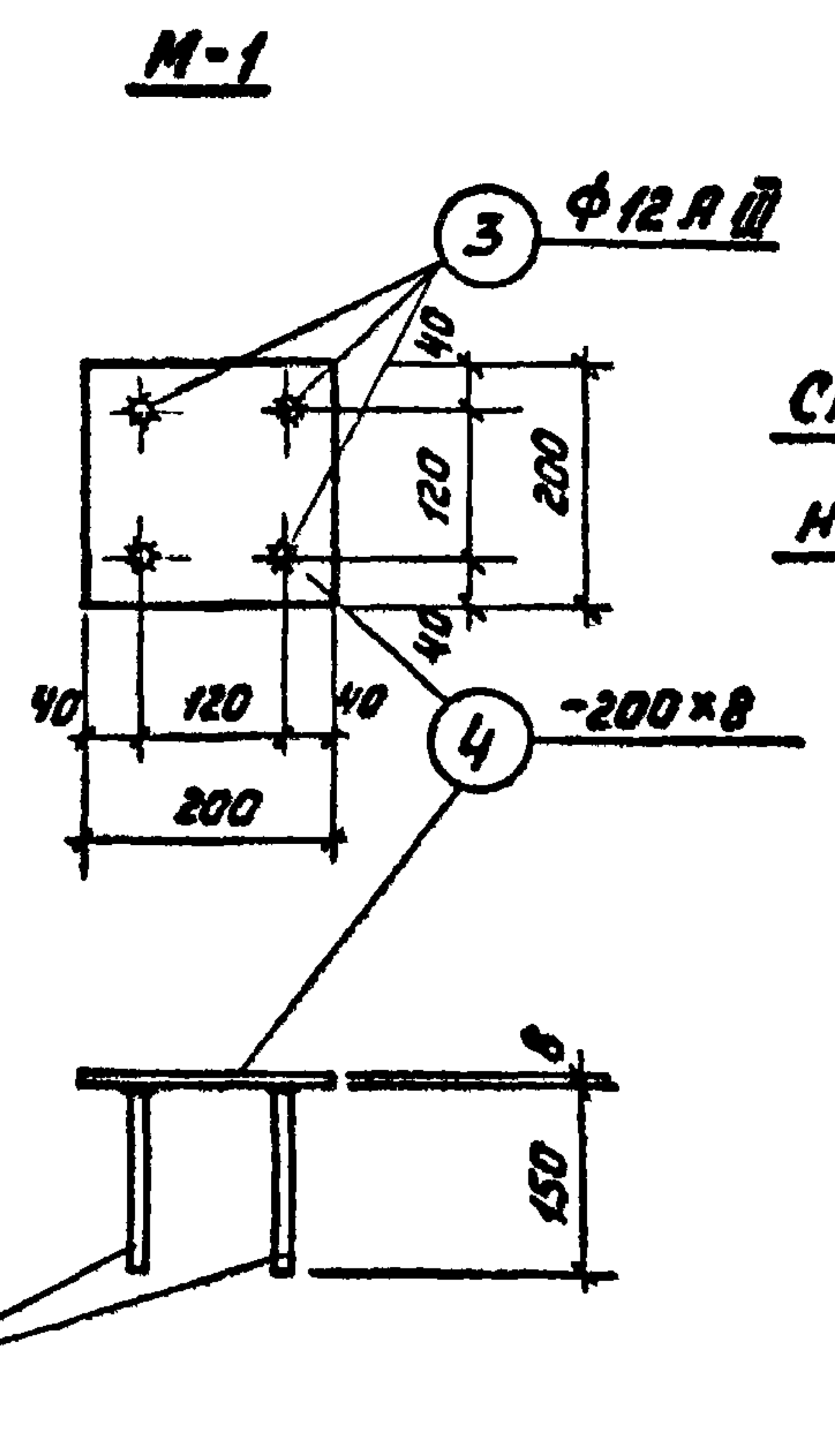
Спецификация стали на один закладной элемент

Марка закладного элемента	№ поз.	Сечение	Длина мм	Кол-во шт.	Масса, кг			Примечание
					Одной шт.	Всех шт.	Эл-та	
М-1	3	ф 12 A II	150	4	0,13	0,5	3,0	
	4	-200x8	200	1	2,5	2,5		

Спецификация арматурных изделий на один пространственный каркас

Марка простран. каркаса	Марка изделия или № поз.	Кол-во шт.	Масса кг.	Общая масса кг.
КП-1	КР-1	2	2,2	9,4
	поз. 2	12	1,2	
	М-1	2	6,0	

1. Плоский каркас изготавливать при помощи контактной точечной электросварки в соответствии с ГОСТ 10922-75 и СН 393-69.
2. Объединение плоских каркасов в пространственные производить при помощи электросварочных клещей.
3. Поз. 3 приварить к поз. 4 под слоем флюса.
4. Закладную М-1 приварить к пространственному каркасу электродугавой сваркой $t_{св} = 6 \text{ мм}$, $t_{сш} = 70 \text{ мм}$.



ГИПРОНИСЕЛЬХОЗ
г. Москва

ТК	Железобетонный столбик СБ	Серия 1.800-6	
1974		Выпуск	Лист 16
		Инвент. № 13716	