

**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-В7

**ЦЕНТРАЛЬНЫЙ ИНСТИТУТ ТИПОВОГО ПРОЕКТИРОВАНИЯ
ГОСТРОЯ СССР**

Москва, А-441, Селезневская ул., 23

Сдано в печать **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 в Отделе типового
проектирования и организации
проектно-исследовательских работ
Госстроя СССР
Письмо № 2/2-220 от 29.05.75 г.

Госстроя СССР
Гипронисельхоз

Г. Москва

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 легкобетонных 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

Нов. отдела
 Гл. констр. отд.
 Сп. специалист
 Рук. отделом

ГИПРОНИС СЕЛЬХОЗ
 г. Москва

ТК 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 в =5%.

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

№ пп	Наименование альбома	Дифф серии	Номер выпуска
1.	Узлы сборных каркасов зданий с асбестоцементной кровлей	2.820-I	I
2.	Узлы самонесущих стен из лег-кобетонных 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 альбому, 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 подбурки 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.

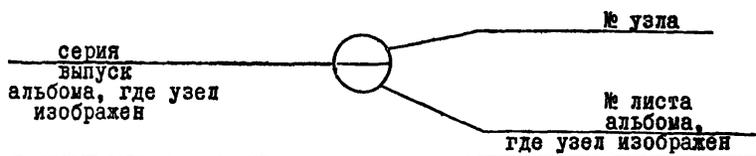
Кирпичные участки стен предусмотрены в местах дверных и воротных проемов. Типы и толщины кирпичной кладки в зависимости от температурно-влажностного режима приведены на листе 16;

- 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



Инв. альбома
 № констр. альб.
 № специализ.
 Рук. архитепл.
 ГИПРОНИСЕЛЬХОЗ
 г. Москва

ТК 1974	ПОЯСНИТЕЛЬНАЯ ЗАПИСКА	Серия 1.800-6
		Выпуск -
		Лист -
		Инвент. № 13716 4

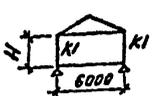
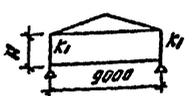
Схема здания	Высота здания Н, м	Вес снегового покрова кг/м ²	Тип колонны	Марка колонны по серии 1.823-1 для ветра при скоростном напоре по			Нормативные нагрузки на уровне верха фундамента																										
				I р-ну	II р-ну	III р-ну	Постоянная + снег			Постоянная + ветер при скоростном напоре по I району									Постоянная + снег + ветер при скоростном напоре по I району														
							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	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	4230	765	390	5350	990	500	6090	1280	650	6090						
		100																										6090	6990	6990	6990	6990	
		150																										6990	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	9110	1345	680	9110	10460						
		100																										9110	10460	10460	10460	10460	
		150																										10460	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	12190	1460	720	12190	13990	13990					
		100																											12190	13990	13990	13990	13990
		150																											13990	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	12220	14020	1670	750	12220	14020					
		100																											12220	14020	14020	14020	14020
		150																											14020	14020	14020	14020	14020
3,0	70	k1	СК3-42-1	СК3-42-2	270	210	11580	300	230	12680	1560	590	9060	2020	765	9060	2600	990	9060	1400	530	11580	1820	690	2340	1360	12680	14460					
	100																												12680	14460	14460	14460	14460
	150																												14460	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	19150	1830	1280	19150	21850						
	100																											19150	21850	21850	21850	21850	
	150																											21850	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 1.800-3
		Выпуск Лист 2

Инвент. №
13716 6

Нач. отдела: [подпись] Колосов И.И.
 Глав. конструктор: [подпись] Калашников И.А.
 Спец. инженер: [подпись] Герасимов Э.С.
 Инженер: [подпись] Гуреев А.И.
 Проверил: [подпись] Герасимов Э.С.
 Г. Москва

Как выполнена: *С.К.С.*
 Ин. констр. отдел: *С.К.С.*
 За. специалист: *С.К.С.*
 Инженер: *С.К.С.*
 Проверил: *С.К.С.*
 г. Москва
 Копировать: *С.К.С.*
 Проект: *С.К.С.*
 Колонны: *С.К.С.*
 Редукторы: *С.К.С.*
 Передачи: *С.К.С.*
 Шестерни: *С.К.С.*
 Валы: *С.К.С.*
 Крышки: *С.К.С.*

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	290	650	12680	1670	1100	13680	2150	1420	15680	11800	900	17460	1005	17460	1535	17460	1535	17460	1535	17460		
		100				475	430	19080											2300	935	19080	1035	19080	1770	19080					
		150				540	490	21780											990	21780	1090	21780	1225	21780						
	3.0	70	K1	CK3-42-1	CK3-42-2	435	335	17600	290	880	13220	2345	1140	13820	3020	1470	15920	16300	850	17600	1070	17600	1230	17600	1230	17600	1230	17600		
		100		475	365	19220	2170	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	3390	1570	18250	2150	1010	17730	1150	17730	1330	17730	1330	17730	1330	17730		
		100				475	315	19350											2785	1010	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	850	700	4210	730	380	6010	950	490	6010	1220	630	6010	1220	630	6010
			100	K2	CKT2-48-1				14790	310	70	8270	400	90	8270	520	120	8270	280	65	14790	360	80	14790	470	110	14790	470	110	14790
			150	K1	CK2-33-1	CK2-33-2			6010	810	420	4210	1050	540	4210	1150	700	4210	730	380	6010	950	490	6010	1220	630	6010	1220	630	6010
70			K2	CKT2-48-1		11870			310	70	8270	400	90	8270	520	120	8270	280	65	11870	360	80	11870	470	110	11870	470	110	11870	
100			K1	CK2-33-1	CK2-33-2	6910			810	420	4210	1050	540	4210	1350	700	4210	730	380	6910	950	490	6910	1220	630	6910	1220	630	6910	
150			K2	CKT2-48-1		13670			310	70	8270	400	40	8270	520	120	8270	280	65	13670	360	80	13670	470	110	13670	470	110	13670	
2.7		70	K1	CK2-36-2	CK2-36-3	5500	900	400	4240	1140	520	4240	1500	670	4240	810	360	5500	1030	470	5580	1350	600	5580	1350	600	5580			
		100	K2	CKT2-48-1	CKT2-48-2	10790	420	90	8270	550	120	8270	700	150	8270	380	80	10790	495	110	10790	630	135	10790	630	135	10790			
		150	K1	CK2-36-2	CK2-36-3	6040	900	400	4240	1140	520	4240	1570	670	4240	810	360	6040	1030	470	6040	1350	600	6040	1350	600	6040			
		70	K2	CKT2-48-1	CKT2-48-2	11870	420	90	8270	550	120	8270	700	150	8270	380	80	11870	495	110	11870	630	135	11870	630	135	11870			
		100	K1	CK2-36-2	CK2-36-3	6940	900	400	4240	1140	520	4240	1570	670	4240	810	360	6940	1030	470	6940	1350	600	6940	1350	600	6940			
		150	K2	CKT2-48-1	CKT2-48-2	13670	420	90	8270	550	120	8270	700	150	8270	380	80	13670	495	110	13670	630	135	13670	630	135	13670			

Схема нагрузок и примечания даны на листе 6

ТК 1974	Таблица для подбора колонн и нагрузки на уровне верха фундамента.	Серия	1.500 Б
		Лист	3
		Инвент. №	13716
			7

Над. автор: Г.И. Давыдов
 Гл. конструктор: Г.И. Давыдов
 Тех. специалист: Г.И. Давыдов
 Инженер: Г.И. Давыдов
 Проверил: Г.И. Давыдов

Копирование: Давыдов

Копирование: Давыдов

ГИПРОНИС ЕВРАЗ
 г. Москва

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	135	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	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 Б.

ТК	Таблица для выбора колонн и нагрузки на уровне верха фундамента.	Серия 4.800-Б
1974		Выпуск — Лист 4

Инвент. № 13716 Б

Исполнитель: *С.К.С.*
 Инженер: *Л.С.*
 Проверил: *Л.С.*
 Колонн К.П.
 Качман К.П.
 Герцелъ Э.С.
 Гурьев К.И.
 Герцелъ Э.С.
 Жукос
 Колонн К.П.
 Качман К.П.
 Герцелъ Э.С.
 Гурьев К.И.
 Герцелъ Э.С.

ГИПРОНИСЕЛЪХОЗ
 г. Москва

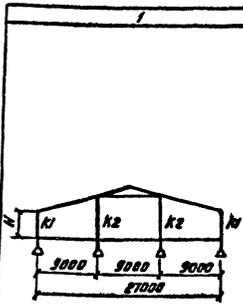
1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15	16	17	18	19	20	21	22	23	24	25	26	27	28
	3,0	70	K1	CK2-42-1	CK2-42-2	0	0	5360	610	370	4300	790	470	4300	700	610	4300	550	330	5560	710	425	5600	910	550	5560	
			K2	CKT3-54-1				11670	1200	240	9150	1550	300	9150	2000	390	9150	1030	215	11670	7400	270	11670	1800	350	11670	
		100	K1	CK2-42-1	CK2-42-2			6100	610	370	4300	790	470	4300	700	610	4300	550	330	6100	710	425	6100	910	550	6100	
			K2	CKT3-54-1				12750	1200	240	9150	1550	300	9150	2000	390	9150	1030	215	12750	1400	270	12750	1800	350	12750	
		150	K1	CK2-42-1	CK2-42-2			7000	610	370	4300	790	470	4300	1010	610	4300	550	330	7000	710	425	7000	910	550	7000	
			K2	CKT3-54-1				14550	1200	240	9150	1550	300	9150	2000	390	9150	1030	215	14550	1400	270	14550	1800	350	14550	
	3,6	70	K1	CK2-48-1	CK2-48-2	5620	690	430	4360	890	560	4360	1150	720	4360	620	390	5620	800	505	5620	1035	650	5620			
			K2	CKT3-60-1		11800	1400	250	9280	1810	320	9280	2340	420	9280	1260	225	11800	1630	290	11800	2105	380	11800			
		100	K1	CK2-48-1	CK2-48-2	6160	690	430	4360	890	560	4360	1150	720	4360	620	390	6160	800	505	6160	1035	650	6160			
			K2	CKT3-60-1		12880	1400	250	9280	1810	320	9280	2340	420	9280	1260	225	12880	1630	290	12880	2105	380	12880			
		150	K1	CK2-48-1	CK2-48-2	7060	690	430	4360	890	560	4360	1150	720	4360	620	390	7060	800	505	7060	1035	650	7060			
			K2	CKT3-60-1		14680	1400	250	9280	1810	320	9280	2340	420	9280	1260	225	14680	1630	290	14680	2105	380	14680			
2,7	70	K1	CK2-36-1	CK2-36-2	0	0	6980	570	350	5400	750	460	5400	960	590	5400	515	315	6980	675	415	6980	865	530	6980		
		K2	CKT3-54-1		45	25	13130	1040	220	10290	1330	280	10290	1690	350	10290	935	200	13130	1200	250	13130	1520	315	13130		
	100	K1	CK2-36-1	CK2-36-2	0	0	7650	570	350	5400	750	460	5400	960	590	5400	515	315	7650	675	415	7650	865	530	7650		
		K2	CKT3-54-1		50	30	14340	1040	220	10290	1330	280	10290	1690	350	10290	935	200	14340	1200	250	14340	1520	315	14340		
	150	K1	CK2-36-1	CK2-36-2	0	0	8780	570	350	5400	750	460	5400	960	590	5400	515	315	8780	675	415	8780	865	530	8780		
		K2	CKT3-54-1		55	30	16370	1040	220	10290	1330	280	10290	1690	350	10290	935	200	16370	1200	250	16370	1520	315	16370		
	3,0	K1	CK2-42-1	CK2-42-2	0	0	6980	570	350	5400	750	460	5400	960	590	5400	515	315	6980	675	415	6980	865	530	6980		
		K2	CKT3-54-1		45	25	13130	1040	220	10290	1330	280	10290	1690	350	10290	935	200	13130	1200	250	13130	1520	315	13130		

Схема нагрузок и примечания даны на листе б

ТК	Таблица для подбора колонн и нагрузки на уровне верха фундамента.	Серия
1974		А.800-6
		Лист 5

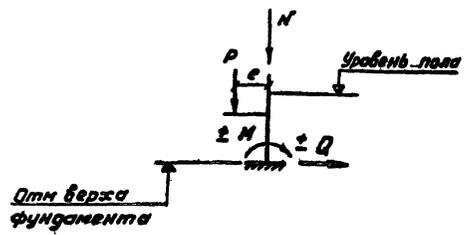
Инвент. № 13716 9

Проверил *М.С.* / Проект в С / Консультант / Инженер А



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
			CK73-54-1						17560	850	170	13780	1100	220	13780	1420	280	13780	765	150	17560	990	200	17560	1280	250	17560
		K2	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
			CK73-54-1						19180	850	170	13780	1100	220	13780	1420	280	13780	765	150	19180	990	200	19180	1280	250	19180
		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
			CK73-54-1						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
				CK73-60-1					CK73-60-2	17730	1580	280	13950	2020	350	13950	2570	450	13950	1400	250	17730	1820	315	17730	2315	405
		K2	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	
			CK73-60-1			CK73-60-2			19350	1860	280	13950	2020	350	13950	2570	450	13950	1400	250	19350	1820	315	19350	2315	405	19350
		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	
			CK73-60-1			CK73-60-2			22040	1580	280	13950	2020	350	13950	2570	450	13950	1400	250	22040	1820	315	22040	2315	405	22040

Схема нагружки



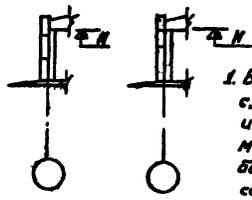
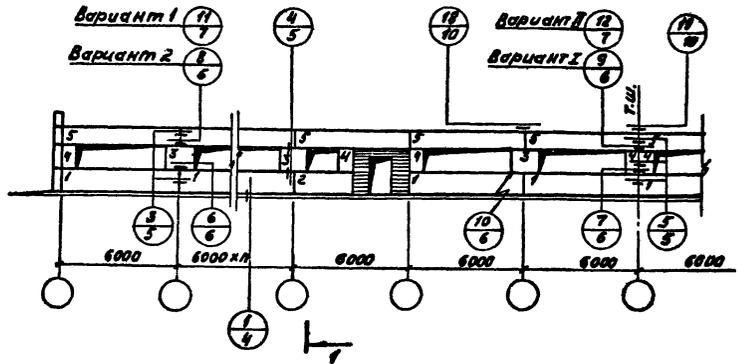
1 В нагрузки, указанные в таблице, не включен вес стен,^ф который определяется в конкретном проекте.
 2 Ветровая нагрузка определена с учетом устройства брала канька вытяжной шахты.
 3 Величины, отмеченные знаком \ominus , учитывать только при применении колонн сечением 300x300 мм.

ТК	Таблица для подбора колонн и нагрузки на уровне верха фундамента.	Серия
1974		1800-Б
		Выпуск
		Лист

Инвент № 19716 10

Схема 4

f-1
(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.

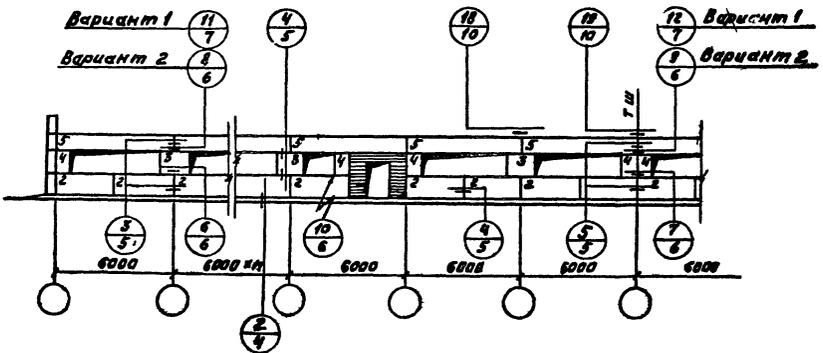
2. Таблицы для подбора панелей и блоков даны на листе 10.

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 $\gamma = 1300 \pm 1500 \text{ кг/м}^3$, 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.

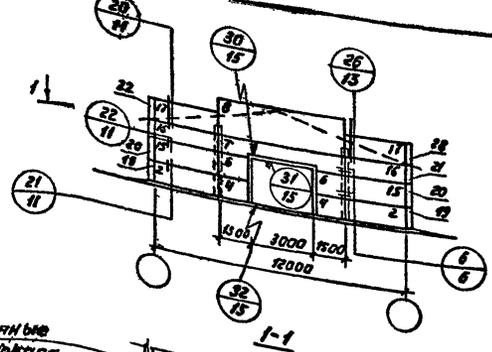
Схема 5



Исполнитель	Акимов
Проверил	Аким
Проектировал	Калибралов
Инженер	Герцель
Гл. специалист	Матвеев
Гл. конструктор	Григорьев
Нач. отдела	Кочман

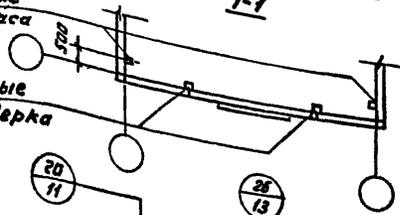
ГИПРОНИИСПЕЛХОЗ
г. Москва

ТК	Раскладка панелей и блоков по продольным стенам.	Серия 1.800-6
1974		Выпуск лист 7
		ИВЕНТ. N 73716 11

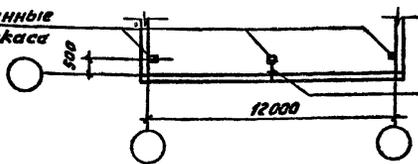


Железобетонные колонны каркаса

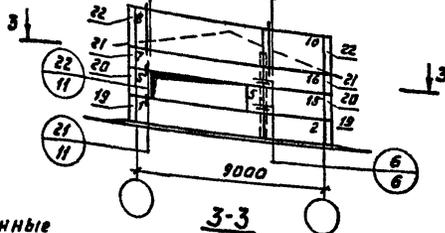
Железобетонные колонны фахверка



Железобетонные колонны каркаса

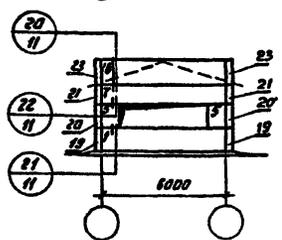
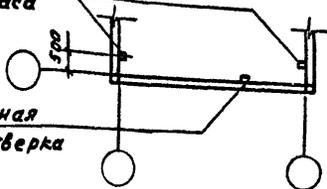


Стальная фахверковая стойка Т1; Т2.



Железобетонные колонны каркаса

Железобетонная колонна фахверка



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

ГИПРОНИСЕЛБУХОЗ
г. Москва

Науч. отдел
Сл. конструктора
Гл. инженер
инженер
прораб
Котов И.И.
Качин М.Ф.
Сидорова З.С.
Матвеева Н.И.
Герасова З.С.

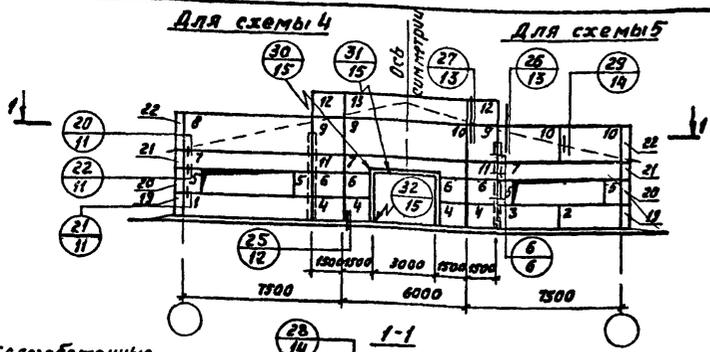
Архитектор
Инж.-
Копылова

ТК
1974

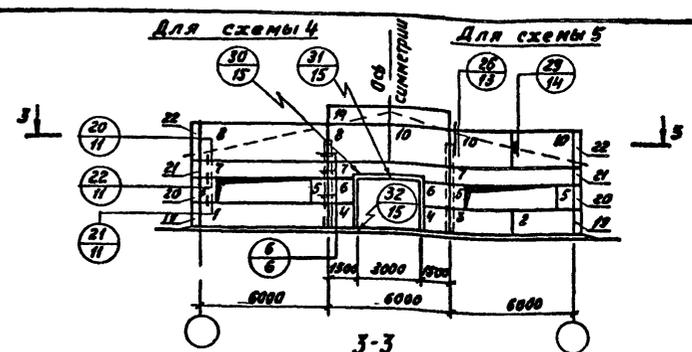
Примеры раскладки панелей и блоков по торцовым стенам.

Серия 1.800-6
Выпуск — Лист 8
Инвент. № 13716 12

Для схемы 4 Для схемы 5



Для схемы 4 Для схемы 5



Железобетонные
Колонны каркаса

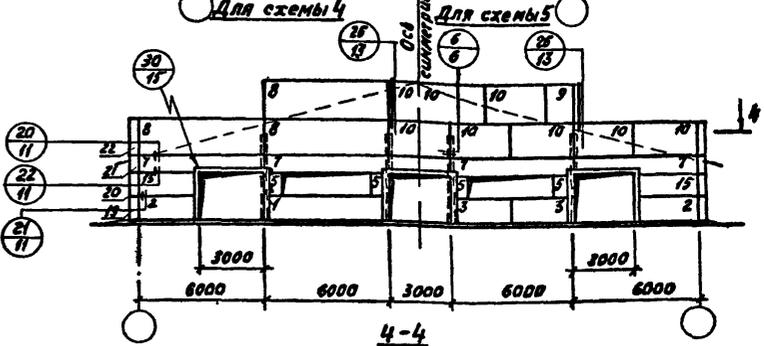
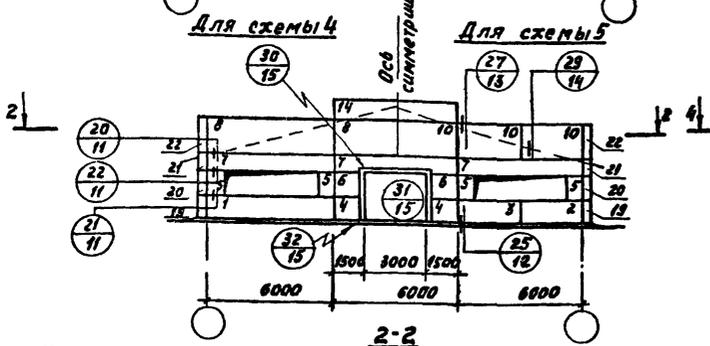
Железобетонная
Колонна фахверка

Стальная фахверковая
стойка Т-3

Железобетонные
Колонны каркаса

Железобетонные
Колонны фахверка

Для схемы 4 Для схемы 5



Железобетонные
Колонны каркаса

Стальные фахверковые
стойки Т-1; Т-2;
Т-4 и Т-5

Железобетонные
Колонны каркаса

Железобетонные
Колонны фахверка

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

ТК
1974

Примеры раскладки панелей и
блоков по торцовым стенам.

Серия
1.900-8
Выпуск Лист
9
Инвентарь
13716 73

Нов. отделен. В.С. Котлов И.И. Акилова Н.А.
 Гл. констр. отд. В.С. Кошман М.Р. Вичу
 Гл. специалист В.С. Гроздева З.С. Капирова
 инженер В.С. Матвеева Н.И. Вичу
 прораб В.С. Герцева З.С. Вичу
 Г. Москва

ГИПРОНИСЕЛХОЗ

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	$\frac{\text{СПСЛ}}{1,2 \times 6} - 111$	$\frac{\text{СПСЛ}}{1,2 \times 3} - 101; 111$	$\frac{\text{СПСЛ}}{0,9 \times 1,5} - 201; 211$	$\frac{\text{СБСЛ}}{0,9 \times 0,75} - 201; 211$	$\frac{\text{СПСЛ}}{0,9 \times 6} - 411$	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 2,7	3,3	1,2	0,9	$\frac{\text{СПСЛ}}{1,2 \times 6} - 111$	$\frac{\text{СПСЛ}}{1,2 \times 3} - 101; 111$	$\frac{\text{СПСЛ}}{0,9 \times 1,5} - 201; 211$	$\frac{\text{СБСЛ}}{0,9 \times 0,75} - 201; 211$	$\frac{\text{СПСЛ}}{1,2 \times 6} - 411$	I
			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	3,6	1,8	0,9	$\frac{\text{СПСЛ}}{1,8 \times 6} - 111$	$\frac{\text{СПСЛ}}{1,8 \times 3} - 101; 111$	$\frac{\text{СПСЛ}}{0,9 \times 1,5} - 201; 211$	$\frac{\text{СБСЛ}}{0,9 \times 0,75} - 201; 211$	$\frac{\text{СПСЛ}}{0,6 \times 6} - 411$	II
3,0		1,2	1,2	$\frac{\text{СПСЛ}}{1,2 \times 6} - 111$	$\frac{\text{СПСЛ}}{1,2 \times 3} - 101; 111$	$\frac{\text{СПСЛ}}{1,2 \times 1,5} - 201; 211$	$\frac{\text{СБСЛ}}{1,2 \times 0,75} - 201; 211$	$\frac{\text{СПСЛ}}{1,2 \times 6} - 411$	I
			0,9	$\frac{\text{СПСЛ}}{1,8 \times 6} - 111$	$\frac{\text{СПСЛ}}{1,8 \times 3} - 101; 111$	$\frac{\text{СПСЛ}}{0,9 \times 1,5} - 201; 211$	$\frac{\text{СБСЛ}}{0,9 \times 0,75} - 201; 211$	$\frac{\text{СПСЛ}}{0,9 \times 6} - 411$	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		
3,6	4,2	1,2	0,9	$\frac{\text{СПСЛ}}{1,8 \times 6} - 111$	$\frac{\text{СПСЛ}}{1,8 \times 3} - 101; 111$	$\frac{\text{СПСЛ}}{0,9 \times 1,5} - 201; 211$	$\frac{\text{СБСЛ}}{0,9 \times 0,75} - 201; 211$	$\frac{\text{СПСЛ}}{1,2 \times 6} - 411$	I
			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
			1,2	$\frac{\text{СПСЛ}}{1,8 \times 6} - 111$	$\frac{\text{СПСЛ}}{1,8 \times 3} - 101; 111$	$\frac{\text{СПСЛ}}{1,2 \times 1,5} - 201; 211$	$\frac{\text{СБСЛ}}{1,2 \times 0,75} - 201; 211$	$\frac{\text{СПСЛ}}{1,2 \times 6} - 411$	I

1. В таблице приведены марки панелей и блоков без индексов, характеризующих их толщину. Полные марки панелей и блоков "Стеновые двухслойные панели и блоки из легких бетонов" серии 1.832-5 выпуск 0. приведены в альбоме.
 2. За высоту здания Н принята отметка верха колонны.
 3. Данный лист рассматривать совместно с листом 7.

Нац. отдел
 Гл. инж. отг.
 Т. специалист
 Ст. техник
 Проверил

Колоб. и.п.
 Коцман.м.р.
 Герцева.з.с.
 Яковлев.з.я.
 Герцева.з.с.

ГИПРОНИСЕЛЬХОЗ
 г. Москва

ТК 1974	Таблица для подбора панелей и блоков продольных стен.		Серия 1.800-6	
	Выпуск —	Лист 10	Инвент. № 13716	14

ГИПРОНИСЕЛЬХОЗ

г. Москва

Науч. отдел
Инж. констр. отд.
Ин. спец. отдел
Инженер
Проектировщик

Котов И. И.
Ковалев М. Я.
Грачева Э. С.
Марбеева Н. И.
Герцегова Э. С.
Лапарова Г. Я.
В. Я. Мухоморова

Высота продольной стены Н	Высота до уровня оконного проема	Высота оконного проема М	Марка панелей и блоков по серии																						
			№ позиций панелей и блоков на схемах																						
			1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15	16	17	18	19	20	21	22	23
3,0	1,2	0,9	3,3	1,8	0,9	1,2	1,2	1,2	1,2	1,2	1,2	1,2	1,2	1,2	1,2	1,2	1,2	1,2	1,2	1,2	1,2	1,2	1,2	1,2	1,2
3,6	1,2	1,2	3,6	1,2	0,9	1,2	1,2	1,2	1,2	1,2	1,2	1,2	1,2	1,2	1,2	1,2	1,2	1,2	1,2	1,2	1,2	1,2	1,2	1,2	1,2
4,2	1,8	0,9	(3,9)	3,6	0,9	1,2	1,2	1,2	1,2	1,2	1,2	1,2	1,2	1,2	1,2	1,2	1,2	1,2	1,2	1,2	1,2	1,2	1,2	1,2	1,2

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 рабную толщине стены.

ТК
1974

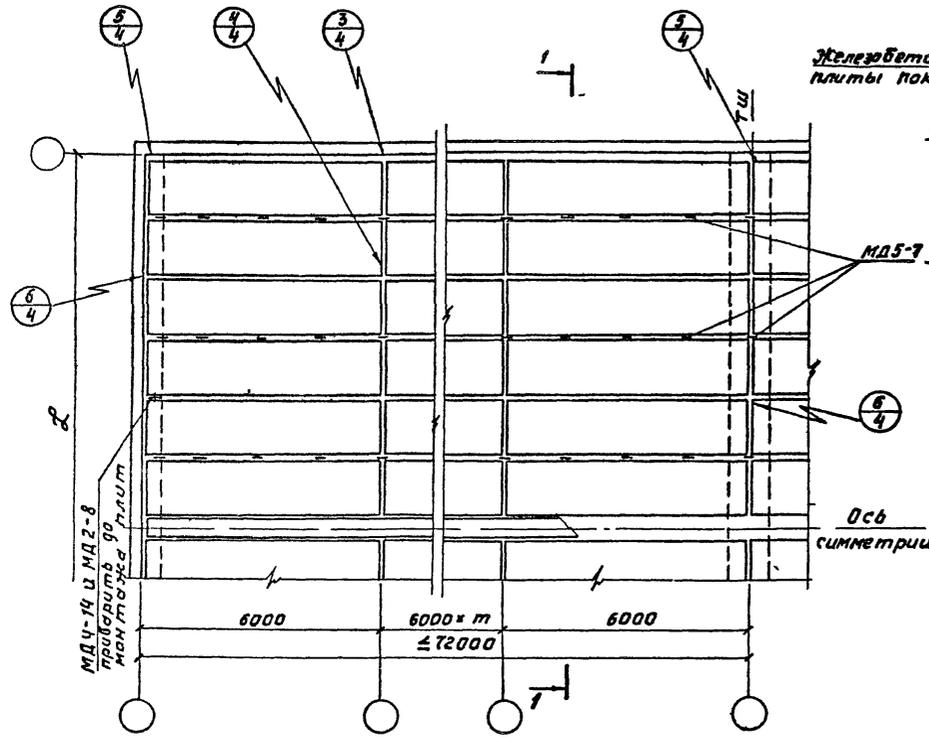
Таблица для подбора панелей и блоков торцовых стен.

Серия
1,800-6
Высота
—
Лист
№
Инвент. №
13716 15

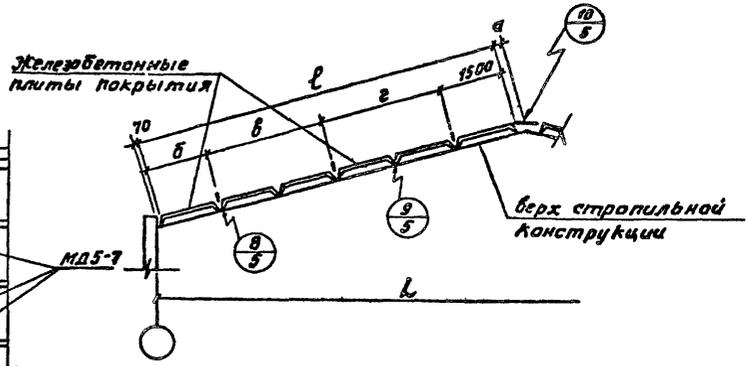
Исполнитель: Кочмак И.И.
 Проверил: Мухоморова Л.И.
 Специально: Грещенко С.
 Ст. инж. Матвеева
 Проверил: Герасимов

ГИПРОНИСЕЛЬХОЗ
 г. Москва.

Копировала ДАКЦ — АКУМОВА



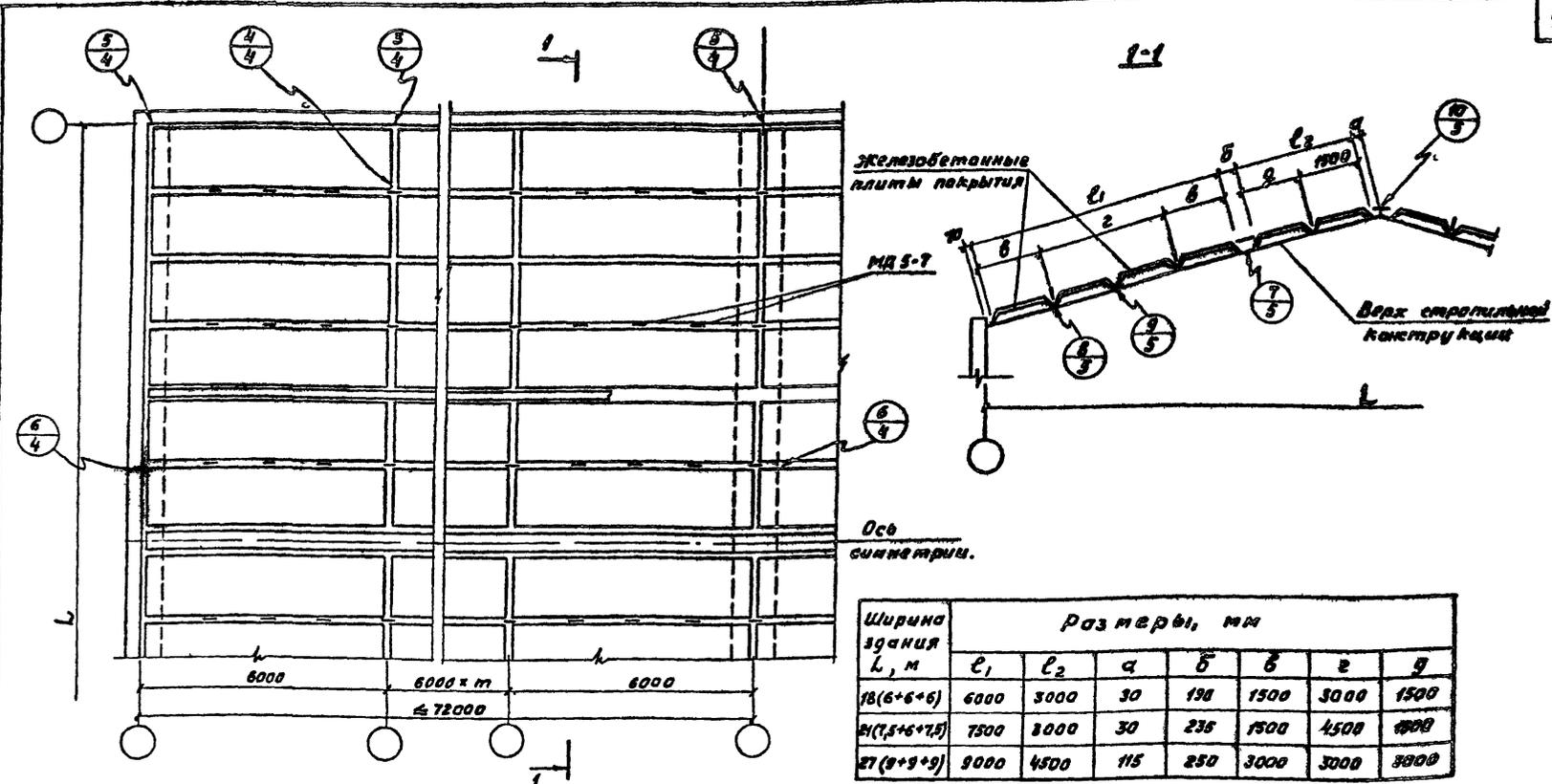
1-1



Ширина здания L, м	Размеры мм				L, мм
	a	b	в	e	
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 К.800-6
1974		Вбитск Лист 12
		Инвент. № 13716 16



Ширина здания L, м	Размеры, мм						
	ℓ ₁	ℓ ₂	а	б	б	г	г
18(6+6+6)	6000	3000	30	190	1500	3000	1500
21(7,5+6+7,5)	7500	3000	30	235	1500	4500	1500
27(9+9+9)	9000	4500	115	250	3000	3000	3000

1. Все узлы, замаркированные на данном листе, приведены в альбоме "Узлы утепленных покрытий с железобетонными плитами и асбестоцементной кровлей" Серия 2.300-1 выпуск 1.
2. Стальные изделия МД 5-7 закладываются в швы между плитами во время монтажа с шагом, равным шагу брусков по обрешетку (смотри таблицу 1 лист 04).
3. В конкретном проекте на плане раскладки плит покрытия должны быть показаны стальные изделия МД 2-3, которые следует приварить к несущим конструкциям покрытия до монтажа плит, в соответствии с принятой раскладкой панелей по торцу здания (см листы 8 и 9) узлу 29 Серии 2.300-1 выпуск 1.

ТК 1974	План раскладки плит покрытия для зданий шириной 18(6+6+6); 21(7,5+6+7,5) и 27 м (9+9+9).	Серия 1.800-5
		Выпуск Лист — 13
		Инвент. № 13716 17

Моч. отделка
 Гр. конструкция
 Гр. облицовка
 Инженер
 Проверил
 г. Москва
 Копцов И.К.
 Качкин Н.А.
 Герцаев Э.С.
 Малева Н.И.
 Гринько Э.С.
 Копылова В.А.
 Акимова И.

Схема 6

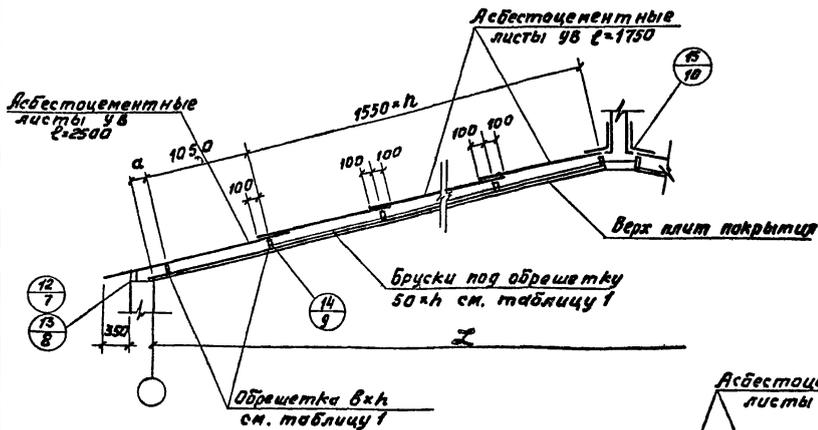


Схема 7

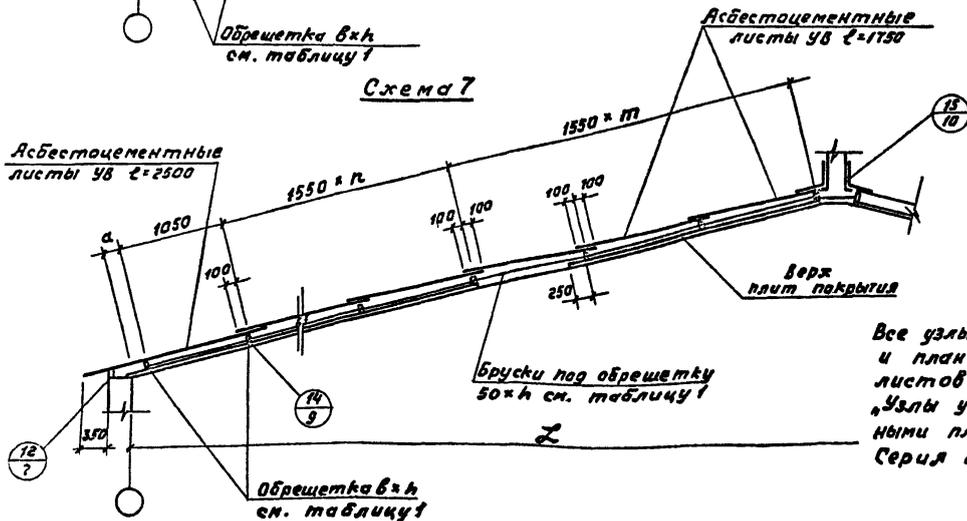


Таблица 1

Толщина утеплителя ММ	Вес снегового покрова								
	70				100				150
Сечение обрешетки б х h мм	Шаг h	h, мм	Сечение обрешетки б х h мм	Шаг h	h, мм	Сечение обрешетки б х h мм	Шаг h	h, мм	
80 x 100		40							
110		50			40			40	
120	80 x 80	1,55	50 x 90	1,55	50	60 x 100	1,55		
130		70			60			50	
140		80			70			60	
180	100 x 150	2,05	50 x 130	2,05	40	50 x 150	2,05	40	

Таблица 2

h см	Ширина здания L м	n шт.	m шт.	Q мм
6	6	1		410
	9	2		360
	12	3		310
	12 (6+6)	3		310
7	18	5		210
	18 (6+6+6)	3	2	310
	21 (7+7+7)	4	2	260
	21 (9+9+3)	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 1».

Исполнитель: Кочетков М.Р., Герасимов В.С., Шенников В.А., Герасимов В.С.
 Проверил: [Signature]

ТК	Покровие. Раскладка обрешетки и асбестоцементных листов	Серия 2.860-6	
1974		Выпуск 14	Лист 14
		Инвент. № 13716 18	

г. Москва

Толщина утеплителя см	R, 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			

- Толщина утеплителя подбирается с таким расчетом, чтобы фактические значения средних температур наружного воздуха наиболее холодных суток были не ниже величин, указанных в таблице.
- Средние температуры наружного воздуха принимаются в соответствии с главой СНиП П-А.6-72.
- 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.
- Сопротивление теплопередаче R_n . Для подсчета теплопотерь 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.
- 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 $W=5\%$.
- Данные таблицы приведены для условий эксплуатации зданий по режиму "Б".

ТД
1974

ТАБЛИЦА ДЛЯ ПОДБОРА УТЕПЛИТЕЛЯ В ПОКРЫТИИ

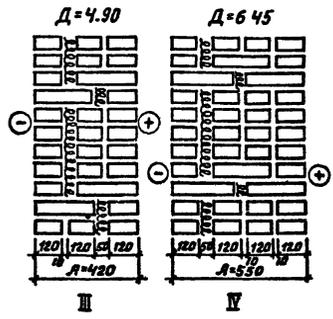
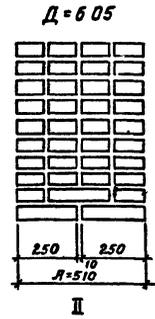
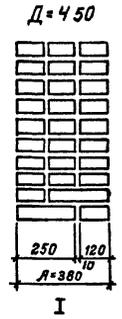
Серия
1.800-6
Выпуск
-
Лист
15

Тип кирпичной кладки	R ₀ м ² ·град ·ч/м	Относительная влажность воздуха помещений φ , %																																
		60				65				70				75				80				85												
		Расчетная температура воздуха помещений $t_{в}^{\circ}\text{C}$																																
		12	16	20	24	4	8	12	16	20	24	0	4	8	12	16	20	24	28	0	4	8	12	16	20	0	4	8	12					
		Расчетная зимняя температура наружного воздуха $t_{н}^{\circ}\text{C}$																																
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 уширенным швом.

Сплошная кладка
из обыкновенного глиняного кирпича

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



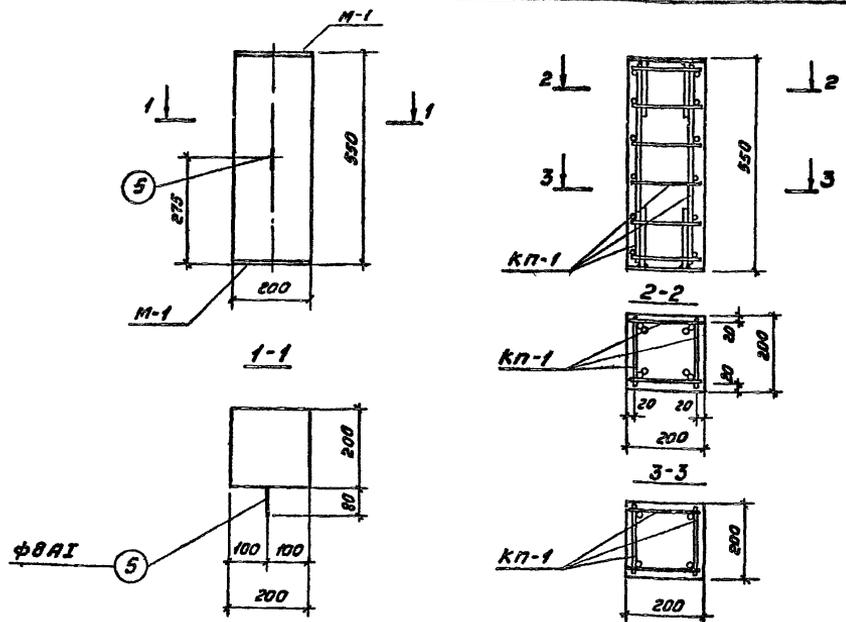
Расчетная зимняя температура наружного воздуха принимается по таблице 1 снп II-A-6-72 (для ограждений "средней" массивности Ч<Д<7) средней из средних температур наиболее холодных суток и наиболее холодной пятидневки.

ТК 1974	Типы и толщины кирпичных участков стен	Серия 1.800-6
		Выпуск Лист 16
		Инвент. N 13116 20

Герцева Э.С.
 Артемова В.В.
 Герцева Э.С.
 Попова В.А.
 Чижаева И.В.
 Чернова

г. Москва

ГИПРОНИС СЕЛЬХОЗ
 г. Москва
 Ил. студента
 Ил. констр. отдел
 Ил. спец. отдел
 Рук. проект
 ст. инж.
 Колосов Г. И.
 Кошманов М. Я.
 Герцаев Э. С.
 Шонайтская
 Проверил
 Герцаев
 Камарово
 Фадеев
 Архив № 119



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								
	А-I		А-III		В-I		Всего		Горячекатаная сталь по ГОСТ 5781-61		Прокат по ГОСТ 103-57 из стали мар. В			Всего	
	φ	Итого	φ	Итого	φ	Итого	кг	φ	того	б	Итого	кг		кг	
8	кг	12	кг	5	кг		12	кг	8	кг		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	№ ² листа
СБ	кп-1	-1	18
	пов.5	-1	18

Покровители на один столбик

Марка столбика	Масса кг	Марка бетона	Объем бетона м ³	Расход стали кг
СБ	0,053	200	0,022	9,7

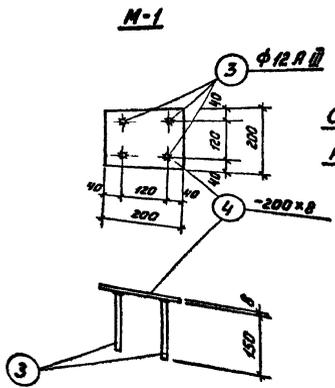
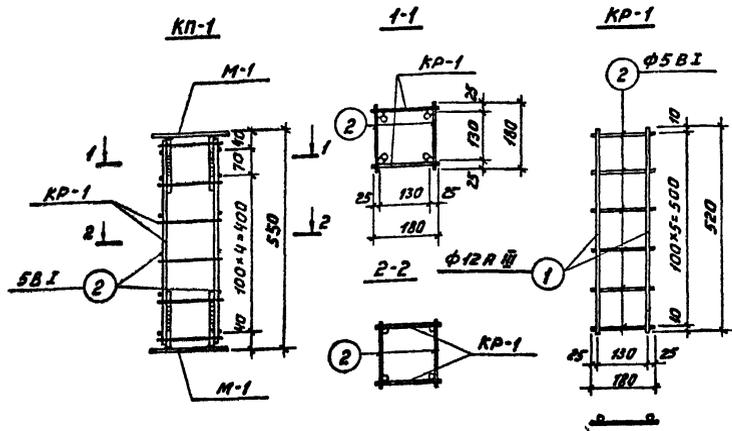
Данный лист смотреть совместно с листом 18.

ТК-1974

Железобетонный столбик СБ.

Серия 1.800-6
 Выпуск 17
 Инвент. № 13716 21

ГИПРОНИСЕЛЬХОЗ
 г. Москва
 Проектировщик: Г. Маслова
 Проверил: М. М. Копылова
 Утвердил: А. А. Копылова
 Дата: 1974 г.



Спецификация арматурных изделий на один пространственный каркас

Марка проарм. каркаса	Марка изделия или № поз.	Кол-во шт.	Масса кг.	Общая масса кг.
КР-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 флеса.
4. Закладную М-1 приварить к пространственному каркасу электродуговой сваркой $t_{шв} = 6$ мм, $t_{шв} = 70$ мм.

Спецификация и выборка стали на одно арматурное изделие.

Марка изделия	№ поз.	Эскиз	φ мм	Длина мм	Кол. шт.	Общая длина м	Выборка		
							φ мм	Общая длина м	Масса кг
КР-1	1	[Эскиз]	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	
2		[Эскиз]	5B I	180	1	0,180	5B I	0,2	0,1
Отдельные стержни	5	[Эскиз]	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.	Зл-та	
М-1	3	φ 12A II	150	4	0,13	0,5	3,0	
	4	-200x8	200	1	2,5	2,5		

ТК	Железобетонный столбик СБ	Серия	1.800-6
1974		Вопрос	Лист 15
		Инвент. №	13716 (2)