

ТИПОВЫЕ КОНСТРУКЦИИ, ИЗДЕЛИЯ И УЗЛЫ

СЕРИЯ 1.020.1-6СП

ДОПОЛНИТЕЛЬНЫЕ ИЗДЕЛИЯ НУЛЕВОГО ЦИКЛА
К КАРКАСУ 1.020.1-20⁸⁹ ДЛЯ ПРОСАДОЧНЫХ

ГРУНТОВ

(ДЛЯ ОБЩЕСТВЕННЫХ ЗАДАНИЙ)

ВЫПУСК 0-1

УКАЗАНИЯ ПО ПРИМЕНЕНИЮ ИЗДЕЛИЙ.

1949-02
Цена 2-44

ТИПОВЫЕ КОНСТРУКЦИИ, ИЗДЕЛИЯ И УЗЛЫ

СЕРИЯ 1.020.1-6СП

ДОПОЛНИТЕЛЬНЫЕ ИЗДЕЛИЯ НУЛЕВОГО ЦИКЛА
К КАРКАСУ 1.020.1-2С⁸⁹ ДЛЯ ПРОСАДОЧНЫХ
ГРУНТОВ
(ДЛЯ ОБЩЕСТВЕННЫХ ЗАДАНИЙ)
ВЫПУСК 0-1

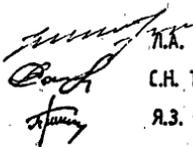
УКАЗАНИЯ ПО ПРИМЕНЕНИЮ ИЗДЕЛИЙ.

РАЗРАБОТАН
ИНСТИТУТОМ ТАШЭНИИЭП

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 ТАШЭНИИЭП
ПРИКАЗ N 21-тп ОТ 20.09.89

Т.К. У.020.1-6 сп. 0-1. Вып 0-1.

ОБОЗНАЧЕНИЕ	НАИМЕНОВАНИЕ	СТР.
1.020.1-6 сп. 0-1	СОДЕРЖАНИЕ	2
-01 ПЗ	ПОЯСНИТЕЛЬНАЯ ЗАПИСКА	3
-02	ПРИМЕР РЕШЕНИЯ НИЖНЕГО ОБЛАЗОН- НОГО ПОЯСА - ФУНДАМЕНТА	18
-03	СХЕМА РАСПОЛОЖЕНИЯ ДИАБРАГН ЖЕСТКОСТИ НА ОТН. - В.310	18
-04	СХЕМА РАСПОЛОЖЕНИЯ КОЛОДН И ДИАБ- РАГН ЖЕСТКОСТИ НУЛЕВОГО ЦИКЛА	20
-05	СХЕМА РАСПОЛОЖЕНИЯ ПЕРЕКРЫТИЯ НА ОТН. - В.800	21
-06	РАСЧЕТЫ 1-1, 2-2	22
-07	ДЕТАЛИ I, II, III, IV	25
-08	СХЕМЫ КОНФИГУРАЦИИ КОЛОДН И ДИАБРАГН ЖЕСТКОСТИ	24
-09	СХЕМЫ РАСПОЛОЖЕНИЯ ДИАБРАГН ЖЕСТКОСТИ ДЛЯ РАЗЛИЧНОЙ ВЫСОТ НУЛЕВОГО ЦИКЛА	25
-10	ПРИМЕР РЕШЕНИЯ ЛЕСТИЧНОЙ КЛЕТКИ	27
-11 СН	КОНСТРУКТИВНЫЕ СХЕМЫ ГАДАННЯ И ГРАФИКИ ОПРЕДЕЛЕНИЯ ВЫСОТЫ ФУНДА- МЕНТНО-ПОДВАЛЬНОЙ ЧАСТИ	28

				1.020.1-6 сп. 0-1		
РАЗРАБ.	ГОРДОНОВА	7/10	09.89	СТАДИЯ	ЛИСТ	ЛИСТОВ
Г.П.	УИЛЬМАН Я	7/10	09.89	Р	1	1
П.С.С.	КОРЧУКОВ	7/10	09.89	Содержание		
И.И.С.	УРЕТНОВА	7/10	09.89			
И.КОНТ.	СЕРГЕЕВ	7/10	09.89	ТашЗНИИЭП		

1. ОБЩАЯ ЧАСТЬ

1.1. ИСХОДНЫМИ ДАННЫМИ ДЛЯ ПРОЕКТИРОВАНИЯ ДОПОЛНИТЕЛЬНЫХ ЧЛЕДОВ НАУЛОВОГО ЦИКЛА К КАРКАСУ 1.020.1-20/89 ДЛЯ ПРОСАДОЧНЫХ ГРУНТОВ ЯВИЛИСЬ ХАРАКТЕРИСТИКИ И РАСЧЕТНЫЕ ПАРАМЕТРЫ МЕХАНИЧЕСКИХ СВОЙСТВ ГРУНТОВ, ИЗЛОЖЕННЫЕ В "УКАЗАНИИ ПО РАЗРАБОТКЕ И КОРРЕКТИРОВКЕ ТИПОВОЙ ПРОЕКТНОЙ ДОКУМЕНТАЦИИ ОБЩЕСТВЕННЫХ ЗДАНИЙ И СООРУЖЕНИЙ", УТВЕРЖДЕННЫХ ПРИКАЗОМ ГОСГЛАВСТРОЯ № 221 ОТ 30 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 НАСОСЫ, $n = S_{cl} < 0,4$
4. СРЕДНЯЯ ВЕЛИЧИНА НАЧАЛЬНОГО ПРОСАДОЧНОГО ДАВЛЕНИЯ ГРУНТОВ, ТОЛЩИ, $kPa (kg/cm^2) - p_{cl} = 80(0,8)$
5. ХАРАКТЕРИСТИКА УПЛОТНЕННОГО ГРУНТОВОГО СЛОЯ ОСНОВАНИЯ В ВОДОНАСЫЩЕННОМ СОСТОЯНИИ ($S_c = 0,8$)
 - ПЛОТНОСТЬ, Ю/М3 (ТС/М3) $\rho = 19,5(1,95)$
 - ПЛОТНОСТЬ СКЕЛЕТА УПЛОТНЕННОГО ГРУНТА, Ю/М3 (ТС/М3) $\rho_s = 14,5(1,45)$
 - НОРМАТИВНЫЙ УГОЛ ВНУТРЕННЕГО ТРЕНИЯ $\varphi_0 = 24$
 - НОРМАТИВНОЕ УДЕЛЬНОЕ СЦЕПЛЕНИЕ, $kPa (kg/cm^2)$ $c = 20(0,2)$

категория грунта по сейсмическим свойствам - II

- МОДУЛЬ ДЕФОРМАЦИИ, МПА (kg/cm²) $E = 15(1,50)$
- КОЭФФИЦИЕНТ ТРЕНИЯ ФУНДАМЕНТА К ГРУНТУ $\theta = 0,45$
- 6. ХАРАКТЕРИСТИКА ГРУНТОВ ОБРАТНОГО ЗАСЫПКИ В ВОДОНАСЫЩЕННОМ СОСТОЯНИИ:
 - ПЛОТНОСТЬ, Ю/М3 (ТС/М3) $\rho_s = 18(1,8)$
 - НОРМАТИВНЫЙ УГОЛ ВНУТРЕННЕГО ТРЕНИЯ $\varphi = 23$
 - НОРМАТИВНОЕ УДЕЛЬНОЕ СЦЕПЛЕНИЕ, $kPa (kg/cm^2)$ $c = 20(0,2)$
 - МАКСИМАЛЬНАЯ ДЛИНА ОТСЕКА ЗДАНИЯ, М 30

1.3. ПРИ РАЗРАБОТКЕ СЕРИИ ПРИНЯТ ПРИНЦИП МАКСИМАЛЬНОЙ УНИФИКАЦИИ КОНСТРУКТИВНЫХ РЕШЕНИЙ ПОДЗЕМНОЙ И НАДЗЕМНОЙ ЧАСТИ ЗДАНИЯ, ПРИНЯТЫХ В СЕРИИ 1.020.1-20/89.

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

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

РАССТОЯНИЯ МЕЖДУ ДЕФОРМАЦИОННЫМИ ШВАМИ ДОЛЖНЫ ПРИНИМАТЬСЯ НЕ БОЛЕЕ 30 М. С ЦЕЛЬЮ СНИЖЕНИЯ РАСХОДА СТАЛИ РЕКОМЕНДУЕТСЯ ПРИНИМАТЬ ДЛИНЫ ОТСЕКОВ В ПРЕДЕЛАХ 18 ± 24 М.

Т.Р. 1020 1-6 СП Вып. 0-1

				1.020.1-6сп.0-1-01пс			
Разраб.	Гильман	С/П	01.89	ПОЯСНИТЕЛЬНАЯ Записка	СТАДИЯ	ЛИСТ	ЛИСТОВ
ГИП	Гильман	С/П	01.89		Р	1	6
П.спец.	Горбушкин	С/П	01.89		ТашЗНИИЭП		
Инж.пр.	Гурьевский	С/П	01.89				
И.контр.	Горбушкин	С/П	01.89				

1.3. ОБЕСПЕЧЕНИЕ ПРОЧНОСТИ КАРКАСНО-РАБЕЛЬНЫХ ЗДАНИЙ ДОСТИГАЕТСЯ ИХ УСИЛЕНИЕМ В СООТВЕТСТВИИ С РАСЧЕТОМ НА ВОЗДЕЙСТВИЕ НЕРАВНОМЕРНЫХ ОСАДКОВ И ГИЗВОНТАЛЬНЫХ ДЕФОРМАЦИЙ ОСНОВАНИЙ, ВОЗНИКАЮЩИХ ПРИ ПРОСАДКЕ ГРУНТОВ.

1.4. НОРМАЛЬНАЯ ЭКСПЛУАТАЦИЯ ЗДАНИЙ НА ПРОСАДЧНЫХ ГРУНТАХ ДОСТИГАЕТСЯ ОБЕСПЕЧЕНИЕМ ВОСТРАЖИВА КОНСТРУКЦИОННЫХ РЕЗЕРВОВ И НАЗЕМНОЙ ЧАСТИ ЗДАНИЯ УСИЛЕН, ВОЗНИКАЮЩИХ В НИХ В РЕЗУЛЬТАТЕ ДЕФОРМАЦИЙ ОСНОВНИКОВ.

1.7. ПРИ РАЗРАБОТКЕ ПРОЕКТОВ ЗДАНИЙ, ОБОРУДОВАННЫХ ЛИФТАМИ, СЛЕДУЕТ ПРЕДУСМАТРИВАТЬ НЕОБХОДИМОСТИ ПО ОБЕСПЕЧЕНИЮ НОРМАЛЬНОЙ ЭКСПЛУАТАЦИИ ЛИФТОВ ПРИ КРИВЫХ СПУСКАХ, ПРЕДУСМАТРИВАЯ ДОПУСТИМЫЕ ДЛЯ ЛИФТОВ. ЭТО ДОСТИГАЕТСЯ ПУТЕМ УСТРОЙСТВА ОБСОБЕДНЕННЫМИ РЕГУЛИРУЕМЫМИ ЛИФТОВЫМИ ВАЖАМИ, ОТДЕЛЕННЫМИ ОТ КОНСТРУКЦИИ ПЕРЕКРЫТИЯ И ЛЕСТНИЧНОЙ КАДЕЖИ ЗДАНИЕМ, ПОСРЕДСТВОМ РЕГУЛИРОВАТЬ СЕРВИСНОСТЬ ПОДЪЕЗДОВ ВАЖАМ В НЕОБХОДИМЫХ ПРЕДЕЛАХ.

2. ОБЛАСТЬ ПРИМЕНЕНИЯ

2.1. ОБЩИЕ НЕАВСОБЕТОННЫЕ ИНДУСТРИАЛЬНЫЕ МОДЕЛИ СЕРВИ 1.020.1-6СП ДОПОЛНИТ КОНСТРУКЦИИ СЕРВИ 1.070.1-20СП И ПРЕДНАЗНАЧЕНЫ ДЛЯ ПРИМЕНЕНИЯ В СТРОИТЕЛЬСТВЕ МУЛЬТИЭТАЖНЫХ ОБЩЕСТВЕННЫХ ЗДАНИЙ ВЫСОТОЙ ДО 4-Х ЭТАЖЕЙ В РАЙОНАХ С РАСЧЕТНОЙ СЕДИМНОСТЬЮ 7,8,9 БАЛЛОВ НА ПРОСАДЧНЫХ ГРУНТАХ II ТИПА.

2.2. КОМПЛЕКТОВАНИЕ МОДЕЛИ СЕРВИ 1.020.1-6СП СООТВЕТНО С КОМПЛЕКТАЦИЕЙ СЕРВИ 1.020.1-20СП ПОЗВОЛЯЕТ ПРОЕКТИРОВАТЬ ЗДАНИЯ С ВЫСОТОЙ ФУНДАМЕНТНО-ПОДВАЛЬНОЙ ЧАСТИ: 2,0; 2,8; 3,3; 3,6 И И ИИ.

ЗЕРНЮ ЧАСТИ:0 ВЫСОТОЙ ДО 4-Х ЭТАЖЕЙ И ПРОЛЕТЫМ 3,4; 4,0; 7,2 И. КОНСТРУКТИВНЫЕ СХЕМЫ НАЗЕМНОЙ ЧАСТИ ЗДАНИЙ ПРИВЕДЕНЫ В СЕРВИ 1.020.1-20СП, 9-1. СЕТКА КОЛОНЫ ОПРЕДЕЛЯЕТСЯ РАССТОЯНИЕМ МЕЖДУ РАБОЧИМИ ОСЯМИ, А ВЫСОТА ЭТАЖА - ОТ ПОЛА ПО ПОЛА СРЕДНИХ ДО ВЫСОТЫ ЗДАНИЯ ЭТАЖЕЙ (СТОЛБЦА КОНСТРУКЦИИ ПОДА ПРИБЫТА СД ИИ).

2.3. КОНСТРУКЦИИ ПЕРЕКРЫТИЯ С ПРИМЕНЕНИЕМ МНОГОУСТОЯЧНЫХ РАБЕЛЬНЫХ ПРЕДНАЗНАЧЕНЫ ДЛЯ ПРИМЕНЕНИЯ ТОЛЬКО В ЗДАНИЯХ С НАГРЕВНЫМИ РАБЕЛЬНЫМИ СРЕДКАМИ.

2.4. НЕОБХОДИМО ПО ТАБЛИЦЕ ЗАКАЛКИ И ОБЪЕМНЫМ НАБЕЛКАМ ОТ КОРРОЗИИ В ЗАВИСИМОСТИ ОТ УСЛОВИЙ ЭКСПЛУАТАЦИИ КОНСТРУКЦИИ ДОЛЖНЫ ПРИМЕНЯТЬСЯ В КОНКРЕТНЫХ ПРОЕКТАХ СОГЛАСНО СХЕМЕ 2.02.01-05 "ЗАЩИТА СТРОИТЕЛЬНЫХ КОНСТРУКЦИЙ ОТ КОРРОЗИИ".

2.5. В СЛУЧАЕ СООТВЕТСТВИЯ КОНКРЕТНЫХ ГРУНТОВЫХ УСЛОВИЙ С НЕОБХОДИМЫМИ УКАЗАНИЯМИ В ВЕРХНЕЙ ЧАСТИ ВЫПУСКА, А ТАКЖЕ ОБЪЕМНЫМ НАБЕЛКАМ РЕБЕНА ЗДАНИЯ СО СТОЯНОМ УКАЗАНЫМ В ТАБЛИЦЕ ПОДБОРА, ВЫСОТА ФУНДАМЕНТНО-ПОДВАЛЬНОЙ ЧАСТИ СЛЕДУЕТ ОПРЕДЕЛЯТЬ ПО СООТВЕТСТВУЮЩИМ ГРАФИКАМ (СМ. ДОКУМЕНТ 1199), А ПОДБОР СЕРВИИ ВАЖЕНТОВ И АППРОБИРОВАНИЕ ВЕРХНЕГО И НИЖНЕГО ПОЯСОВ МУЛЬТЭТАЖНОГО ЦИСКА ПОТРЕБОВАТЬ ПО ТАБЛИЦЕ ПОДБОРА (СМ. ДОКУМЕНТЫ: СХЕМЫ А. И В. ВЫПУСК ВЫПУСКА И 1.020.1-6СП. 0-2 ДОК. 0113 А. 3). В СЛУЧАЕ НЕОБСТАДЕНИЯ КАКОГО-ЛИБО ИЗ УКАЗАННЫХ ФАКТОРОВ, ВЫСОТА ФУНДАМЕНТНО-ПОДВАЛЬНОЙ ЧАСТИ ТАКЖЕ МОЖЕТ БЫТЬ ОПРЕДЕЛЕНА ПО ГРАФИКАМ, И КОНСТРУКЦИИ МУЛЬТЭТАЖНОГО ЦИСКА ДОЛЖНЫ БЫТЬ ПРОВЕРЕНЫ РАСЧЕТОМ В СООТВЕТСТВИИ С УКАЗАНИЯМИ ВЫПУСКА 0-2 ДАННОЙ СЕРВИИ И ПО ПОЛУЧЕННЫМ УСЛОВИЯМ ПОДБОРА ПО ТАБЛИЦЕ 2.

1.020.1-6СП. 0-1-0105

Вып. 0-1

Т.К. 1.020.1-6СП

Узнайте больше о подписании актов о заказе

3. НАГРУЗКИ

3.1. ДОПОЛНИТЕЛЬНЫЕ КОНСТРУКЦИИ НУЛЕВОГО ЦИКЛА СЕРИИ 1.020.1-6СП РАССЧИТАНЫ НА ВОСПРИЯТИЕ 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-УТУГЛОМ ОСНОВАНИИ, КОТОРАЯ ЖЕСТКО СОЕДИНЕНА С КОНСТРУКЦИЯМИ НАДЗЕМНОГО КАРКАСА.

3.3. В КАЧЕСТВЕ НАГРУЗОК ПРИНЯТЫ РАСЧЕТНЫЕ УНИФИЦИРОВАННЫЕ НАГРУЗКИ НА 1 М² ПЛОТ ПЕРЕКРЫТИЯ (БЕЗ УЧЕТА УЖ 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 ЖЕСТКОЙ ФУНДАМЕНТНО-ПОДВАЛЬНОЙ ЧАСТИ НУЛЕВОГО ЦИКЛА (ТЕХНИЧЕСКОЕ ПОДПОЛЬЕ ИЛИ ПОДВАЛ).

4.2. НАДЗЕМНАЯ ЧАСТЬ ЗДАНИЯ ПРОЕКТИРУЕТСЯ С ПРИМЕНЕНИЕМ КОНСТРУКЦИИ КАРКАСА СЕРИИ 1.020.1-2089, ВСЕ РАМЫ ПОПЕРЕЧНОГО И ПРОДОЛЬНОГО НАПРАВЛЕНИЯ КОТОРОГО ДОЛЖНЫ БЫТЬ ЗАПРОЕКТИРОВАНЫ С

ЖЕСТКИМИ УЗЛАМИ СОПРЯЖЕНИЯ РАКТЕЛЕЙ С КОЛОННАМИ.

4.3. ФУНДАМЕНТНО-ПОДВАЛЬНАЯ ЧАСТЬ ВЫПОЛНЯЕТСЯ С ПРИМЕНЕНИЕМ КОНСТРУКЦИИ СЕРИИ 1.020.1-6СП, КОТОРЫЕ ОБРАЗУЮТ ПРОСТРАНСТВЕННО-УЖ ПЕРЕКРЕСТНУЮ СИСТЕМУ, СОЕДИНЕННЫХ МЕЖДУ СОБОЙ КОЛОНЫ И ДИАФРАГМ ЖЕСТКОСТИ, ОБЪЕДИНЕННЫХ ВЕРХНИЙ И НИЖНИЙ ОБВЯЗОЧНЫМИ ПОЯСАМИ. НИЖНИЙ ОБВЯЗОЧНЫЙ ПОЯС ОДНОВРЕМЕННО ЯВЛЯЕТСЯ ФУНДАМЕНТОМ ЗДАНИЯ.

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

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

НИЖНЯЯ ЧАСТЬ ДИАФРАГМ КРОМЕ ЭТОГО ИМЕЕТ ЗУБЧАТУЮ ПОВЕРХНОСТЬ, ВОСПРИИМАЮЩАЮ СДВИГОВЫЕ УСИЛИЯ. ПО БОКАМ ДИАФРАГМ ИМЕЮТ ЗАКЛАДНЫЕ ДЕТАЛИ ДЛЯ СОЕДИНЕНИЯ С КОЛОННОЙ И МЕЖДУ СОБОЙ (ДЛЯ ПРОЛЕТА 7,2 М). ЖЕСТКИЙ УЗЕЛ СОЕДИНЕНИЯ ДИАФРАГМ С КОЛОННОЙ АНАЛОГИЧЕН РЕШЕНИЮ ПРИНЯТОМУ В КАРКАСЕ 1.020.1-2089 С ВОЗМОЖНОСТЬЮ ПОСТАНОВКИ РАСЧЕТНОЙ АРМАТУРЫ В ВЕРХНИЙ ОБВЯЗОЧНЫЙ ПОЯС. ШИРИНА МОНОЛИТНОЙ ЧАСТИ ВЕРХНЕГО ОБВЯЗОЧНОГО ПОЯСА В ПОПЕРЕЧНОМ ИЛИ ПРОДОЛЬНОМ НАПРАВЛЕНИИ СООТВЕТСТВЕННО ДОЛЖНА БЫТЬ 300 ИЛИ 600 ММ. ШИРИНА НИЖНИХ ОБВЯЗОЧНЫХ ПОЯСОВ ОПРЕДЕЛЯЕТСЯ ПО РАСЧЕТУ В

Всеп. С
Т.к. 1.020.1-6СП

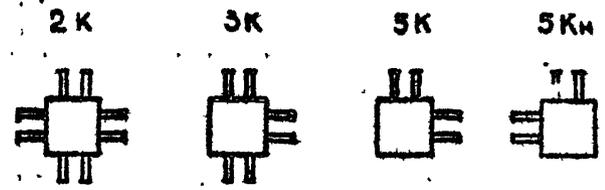
Имя, № подл. Подпись и дата
Взам. инв. №

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. КОЛОННЫ СЕРИИ ЗАПРОЕКТИРОВАНЫ ЕДИНОГО СЕЧЕНИЯ 400x400 мм. КОЛОННЫ 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 ЛА, ПРЕДНАЗНАЧЕННЫМИ ДЛЯ СОЕДИНЕНИЯ НА СВАРКЕ С СООТВЕТСТВУЮЩИМИ ВЫПУСКАМИ ИЗ ДИАФРАГМ. УГОЛКОВЫЕ ВЫПУСКИ ОДНОВРЕМЕННО СЛУЖАТ И МОНТАЖНЫМИ СТОЛИКАМИ ДЛЯ УДОБСТВА УСТАНОВКИ ДИАФРАГМ БЕЗ ПРИМЕНЕНИЯ МОНТАЖНЫХ ПРИСПОСОБЛЕНИЯ.

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

РИС.1



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

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

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

4.10. ПРИНЯТЫЕ ДИАМЕТРЫ ВЕРТИКАЛЬНЫХ ВЫПУСКОВ КОЛОНН И СООТВЕТСТВУЮЩИЕ ИНДЕКСЫ НЕСУЩЕЙ 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 Ø20 AIII

Воп 0-1
Т.К. 1.020.1-6 с.г.

Имя, № подл., Подпись и дата
ВЗМ. ИИИ. М.

1020.1-6с. 0-1-0113

3.1.1. ВЕРХНЯЯ ЧАСТЬ КОЛОННЫ СНАБЖЕНА ЗАКЛАДНЫМ ИЗДЕЛИЕМ ДЛЯ ПРИВАРКА ЦЕНТРИРУЮЩЕЙ ПРОКЛАДКИ, А НИЖНЯЯ ЗАКЛАДНЫМИ ИЗДЕЛИЯМИ ДЛЯ ФУНКЦИОНАЛЬНОГО СОЕДИНЕНИЯ 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 СО СНиП 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, СЕТКИ КОСВЕННОГО АРМИРОВАНИЯ, ОТДЕЛЬНЫХ СТЕРЖНЕЙ И ЗАКЛАДНЫХ ИЗДЕЛИЙ.

5.1.8. КОЛОННЫ ОТНОСЯТСЯ К 3 КАТЕГОРИИ ТРЕБОВАНИЯ ПО ТРЕЩИНООСТОЙКОСТИ КОНСТРУКЦИЯ.

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 ПОДПОЛЯ ИЛИ ПОДВАЛА В ДЕЦИМЕТРАХ
- 3 - ДЛИНА КОЛОННЫ В ДЕЦИМЕТРАХ

Л. 7 2 1
Т.К 1020.1-6СП

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

1.020.1-6сп. 0-1-01 П5	Лист 5
------------------------	-----------

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 ОБОИХ НАПРАВЛЕНИЯХ
 - 2 - 4 ВЫПУСКА В ПРОДОЛЬНОМ НАПРАВЛЕНИИ И 2 ВЫПУСКА В ПОПЕРЕЧНОМ
 - 3 - ПО 4 ВЫПУСКА В ОБОИХ 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 ИЗДЕЛИЙ, КАК НАПРИМЕР УСТОЙЧИВОСТЬ К ВОЗДЕЙСТВИЮ АГРЕССИВНОЙ СРЕДЫ, А ТАКЖЕ КОНСТРУКТИВНЫЕ ОСОБЕННОСТИ, НАЛИЧИЕ ДОПОЛНИТЕЛЬНЫХ ЗАКЛАДНЫХ ИЗДЕЛИЙ И Т.Д.

ПРИМЕР НАРКИРОВКИ КОЛОНН:

5	4	2	2	1	2	СП	Н
!	!	!	!	!	!	!	!
3-ья тип колонн в плане							
КОЛОННА НИЖНЯЯ							
ВЫСОТА ТЕХПОДПОЛья, 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 НАРУЖИ, ДВУХПОЛОЧНЫЕ ПО ВНУТРЕННИМ ОСЯМ.

3.2.3. ДИАФРАГМЫ ЖЕСТКОСТИ РАЗРАБОТАНЫ РАЗМЕРОМ ПО ВЫСОТЕ

1.020.1-6 сп. 0-1 0103

Вып. 0-1.

Т.К. 1.020.1-6 СП.

Имя, № подл. Подпись и дата

10. 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 зданий и многоэтажных 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 элементов 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 покрытия.

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 подъем 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).

Вып. 0-1

Т.К. 1.020 1-6СП

Разм. инв. №

Вып. 0-1.

Т.к. 1.020.1-6СП.

Име. № подл. Подпись и дата. Имя, фамилия

РАСЧЕТ КОНСТРУКЦИИ КАК ПО ПЕРВОЙ, ТАК И ПО ВТОРОЙ ГРУППАМ ПРЕДЕЛЬНЫХ СОСТОЯНИИ ДОЛЖЕН ВЫПОЛНЯТЬСЯ: С УЧЕТОМ НАИБОЛЕЕ НЕБЛАГОПРИЯТНЫХ КОМБИНАЦИЙ ВОЗДЕЙСТВИИ (КРИВИЗНЫ ОСНОВАНИЯ И ГОРИЗОНТАЛЬНЫХ ПЕРЕМЕЩЕНИЯ ОСНОВАНИЯ ГРУНТА).

6.10. КОНСТРУКЦИИ КАРКАСНО-ПАНЕЛЬНЫХ ЗДАНИИ 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 ЗАНАЧИВАНИЯ.

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 ЗАНАЧИВАНИИ.

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 УСИЛИИ, ВОЗНИКАЮЩИХ ОТ ДЕЙСТВИЯ ВЕРТИКАЛЬНЫХ И ГОРИЗОНТАЛЬНЫХ ДЕФОРМАЦИИ ОСНОВАНИЯ.

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

- СЛУЧАЙ ПРОГИБА, ОБРАЗУЮЩИЙСЯ 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 НИЖА ДИАФРАГМ ЖЕСТКОСТИ ПО ВСЕМ НАПРАВЛЕНИЯМ УСТРАИВАЮТСЯ ПОДОПОРНЫЕ ВЕЛЕСВОБОТНЫЕ ОБВЯЗочНЫЕ ПОЯСА С ПРОДОЛЬНОЙ АРМАТУРОЙ, ОПРЕДЕЛЯЕМОЙ РАСЧЕТОМ.

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

ЛЕСТНИЧНЫЕ МАРШИ ОПИРАЮТСЯ НА ПОЛКУ ДИАФРАГМЫ ЖЕСТКОСТИ В

1.020.1-6СП. 0-1-0105

ПОТОЛКЕ ПЕРЕКРЫТИЯ И НА ОПОРНЫЕ МЕТАЛЛИЧЕСКИЕ КОНСОЛИ, ПРИВАРЕННЫЕ К ЗАКЛАДНЫМ ИЗДЕЛИЯМ В УРОВНЕ ПРОМЕЖУТОЧНЫХ ПЛОЩАДОК. ЗАКЛАДНЫЕ ИЗДЕЛИЯ ДЛЯ КРЕПЛЕНИЯ ЛЕСТНИЧНЫХ МАРШЕЙ УСТАНАВЛИВАЮТСЯ В КОНКРЕТНОМ 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 КОЛОНН И ДИАФРАГМ ЖЕСТКОСТИ С СОХРАНЕНИЕМ ПОДУЛЬНОЙ СЕТИ КАРКАСА.

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

8. ПОДБОР ЭЛЕМЕНТОВ НУЛЕВОГО ЦИКЛА

...2. СЕРИЯ 1.020.1-6СП ПРЕДУСМАТРИВАЕТ ПРОВЕДЕНИЕ РАСЧЕТА КОМПАНОВАННОЙ 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 В-2 В ЗАВИСИМОСТИ ОТ ВЕЛИЧИНЫ ПРОСАДКИ ОТ СОБСТВЕННОГО ВЕСА.

8.2. В СЛУЧАЕ НЕСООТВЕТСТВИЯ 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 СЕРВИСНОГО 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 КОЛОННЫ 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 КОЛОНН НАДЗЕМНОГО КАРКАСА ПО

Вып 0-1

Т.К. 1 020 1-6 СП

ВЗМ. ИВ. В. В.

Т.А.

1.020.1-6 СП

НОМЕНКЛАТУРЕ КОЛОНН ДАННОЙ СЕРИИ ПОДБИРАЮТСЯ МАРКИ КОЛОНН
 НУЛЕВОГО ЦИКЛА.

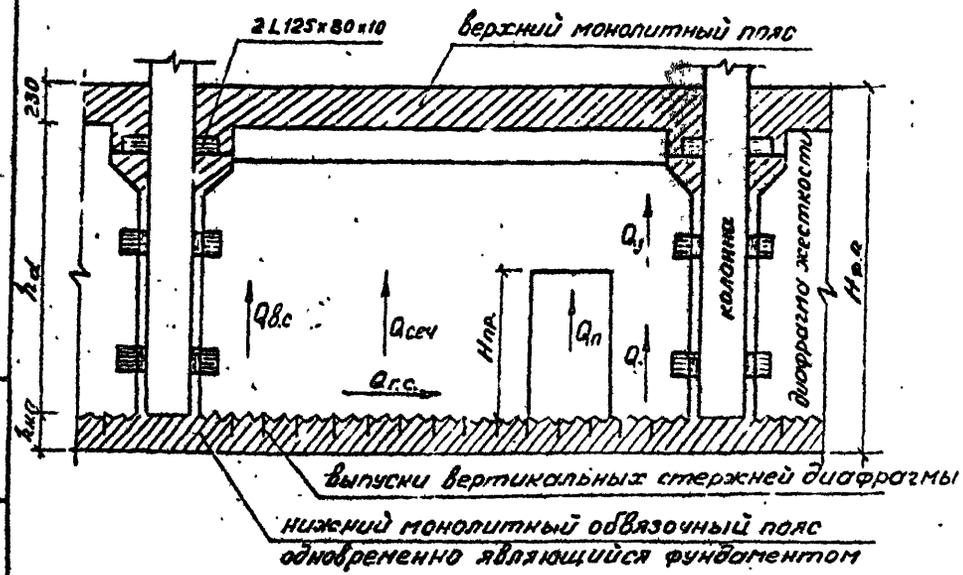
8.9. ПОЛНАЯ НЕСУЩАЯ СПОСОБНОСТЬ ФУНДАМЕНТНО-ПОДВАЛЬНОЙ
 ЧАСТИ ПО ПОПЕРЕЧНОЙ СИЛЕ ОПРЕДЕЛЯЕТСЯ НЕСУЩЕЙ СПОСОБНОСТЬЮ ЕЕ
 СОСТАВЛЯЮЩИХ ЭЛЕМЕНТОВ (ДИАФРАГМЫ ЖЕСТКОСТИ, ОБВЯЗОЧНЫЕ ПОЯСА).

ТАБЛИЦА 2

Н	ВЫСОТА	ИНДЕКС	Д	В	В	В	В	Н
Ф.П.	ЭТАЖА	НЕСУЩЕЙ	С	СЧ	П	В.С.	Г.С.	СТ
Н	Н	СПОСОБНОСТИ	ММ	ТС	ТС	ТС	ТС/М	ТС/Н
		ДИАФРАГМ						
		1	6	58	38		28	
2,19	2,8	2	8	68	48	120	32	120
		3	10	78	48		36	
		1	6	75	18		28	
3,22	2,8	2	8	98	43	120	32	180
		3	10	118	52		36	
		1	6	98	48		28	
3,72	3,3	2	8	110	58	120	32	180
		3	10	125	68		36	
		1	6	95	58		28	
4,82	3,6	2	8	115	68	120	32	80
		3	10	135	78		36	

Вып. 0-1

Т.К. 1.020.1-6СГ



- Н - ВЫСОТА ФУНДАМЕНТНО-ПОДВАЛЬНОЙ ЧАСТИ;
- Ф.П. - ДИАМЕТР СЕРЖНЕЙ СЕТОК ТЕЛА ДИАФРАГМ;
- Д - НЕСУЩАЯ СПОСОБНОСТЬ ПО ПОПЕРЕЧНОЙ СИЛЕ НА ГЛУБОКИХ УЧАСТКАХ;
- С - ТОЖЕ ПЕРЕЧЬКИ;
- В - СДВИГАЮЩАЯ СИЛА ВОПРИНИМАЕМАЯ ВЕРТИКАЛЬНЫМИ СТЫКАМИ ПРИ ДВУХ ЗАКЛАДНЫХ;
- СЧ - ТОЖЕ, ГОРИЗОНТАЛЬНОГО СТЫКА;
- П - НЕСУЩАЯ СПОСОБНОСТЬ СТенок ДИАФРАГМ ПО НОРМАЛЬНОЙ СИЛЕ.
- В.С. -
- Г.С. -
- Н -
- СТ -

Имя, № подл. Подпись и дата ВЗМ. мм/гг

1.020.1-6сп.0-1-01ПЗ Лист 15

9. 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 ВАННАЯ 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 1020.1-6СП.

Взам.инв.№

эта

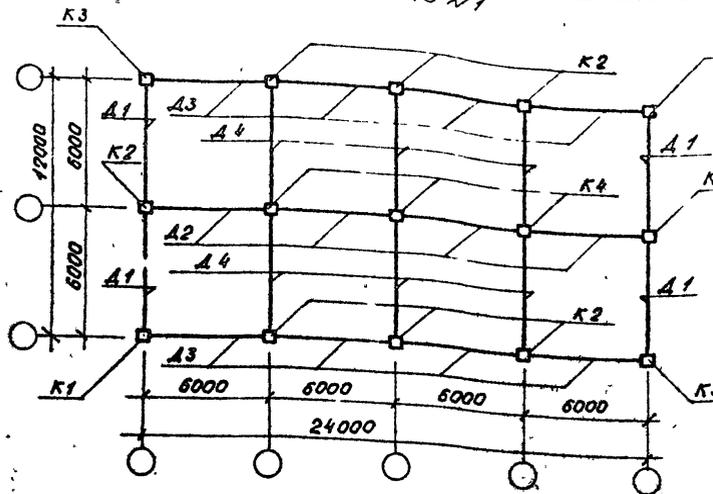
Р.И.И.И.

1.020.1-6сп.0-1-01П5

Лист

15

Планировочная схема №1



Планировочная схема №2

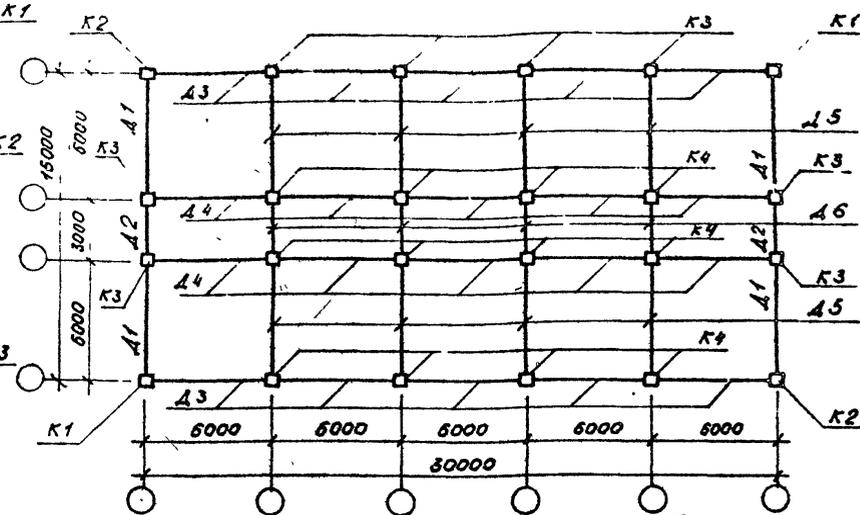


Таблица подбора элементов для 1-2 этажных зданий к планировочной схеме №1

Лит.	Обозначение.	Марки элементов при расчетной сейсмичности		
		7 баллов	8 баллов	9 баллов
K1	1.020.1-6сп.2-1	3КН 28.37-1.2-СП	3КН 20.27-2.2-СП	3КН 20.27-4.2-СП
K2		3КН 28.37-1.2-СП	3КН 20.27-2.2-СП	3КН 20.27-4.2-СП
K3		5КН 28.37-1.2-СПН	5КН 20.27-2.2-СПН	5КН 20.27-4.2-СПН
K4		2КН 28.37-1.2-СП	2КН 20.27-2.2-СП	2КН 20.27-4.2-СП
A1	1.020.1-6сп.4-1	1А 56.28-1-СП	1А 56.17-1-СП	1А 56.17-2-СП
A2		2А 56.28-2-СП	2А 56.17-2-СП	2А 56.17-2-СП
A3		1А 56.28-2-СП	1А 56.17-2-СП	1А 56.17-2-СП
A4		2А 56.28-1-СП	2А 56.17-1-СП	2А 56.17-2-СП

				1.020.1-6сп. 0-1-01			
Разраб.	Носибильца	<i>[Signature]</i>	09.89	Таблицы подбора- сборных элементов нулевого цикла.	Итого	Лист	Листов
Гип	Гильман	<i>[Signature]</i>	09.89		P	1	2
Проект	Горбачков	<i>[Signature]</i>	09.89		ТашЗНУЭП		
Нач. отд.	Горбачков	<i>[Signature]</i>	09.89				
Н.контр.	Горбачков	<i>[Signature]</i>	09.89				

Вып. 0-1.

Т.к. 1.020.1-6сп.

Шаблон подл. Подпись и дата

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

Поз	Обозначение	Марки элементов при расчетной сейсмичности		
		7 баллов	8 баллов	9 баллов
K1	1.020.1-бсп.2-1	5КН33.42-1.2-СП	5КН33.42-2.2-СП	---
K2		3КН33.42-1.2-СП	3КН33.42-2.2-СП	---
K3		5КН33.42-1.2-СПН	5КН33.42-2.2-СПН	---
K4		2КН33.42-1.2-СП	2КН33.42-2.2-СП	---
A1	1.020.1-бсп.4-1	1Д56.33-1-СП	1Д56.33-2-СП	---
A2		2Д56.33-2-СП	2Д56.33-3-СП	---
A3		1Д56.33-2-СП	1Д56.33-2-СП	---
A4		2Д56.33-1-СП	2Д56.33-2-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
K1	1.020.1-бсп.2-1	---	---	5КН28.37-4.2-СП
K2		---	---	5КН28.37-4.2-СПН
K3		---	---	5КН28.37-4.3-СП
K4		---	---	2КН28.37-4.3-СП
A1	1.020.1-бсп.4-1	---	---	1Д56.28-2-СП
A2		---	---	1Д56.28-2-СП
A3		---	---	1Д56.28-3-СП
A4		---	---	2Д56.28-3-СП
A5		---	---	2Д56.28-2-СП
A6		---	---	2Д26.28-2-СП

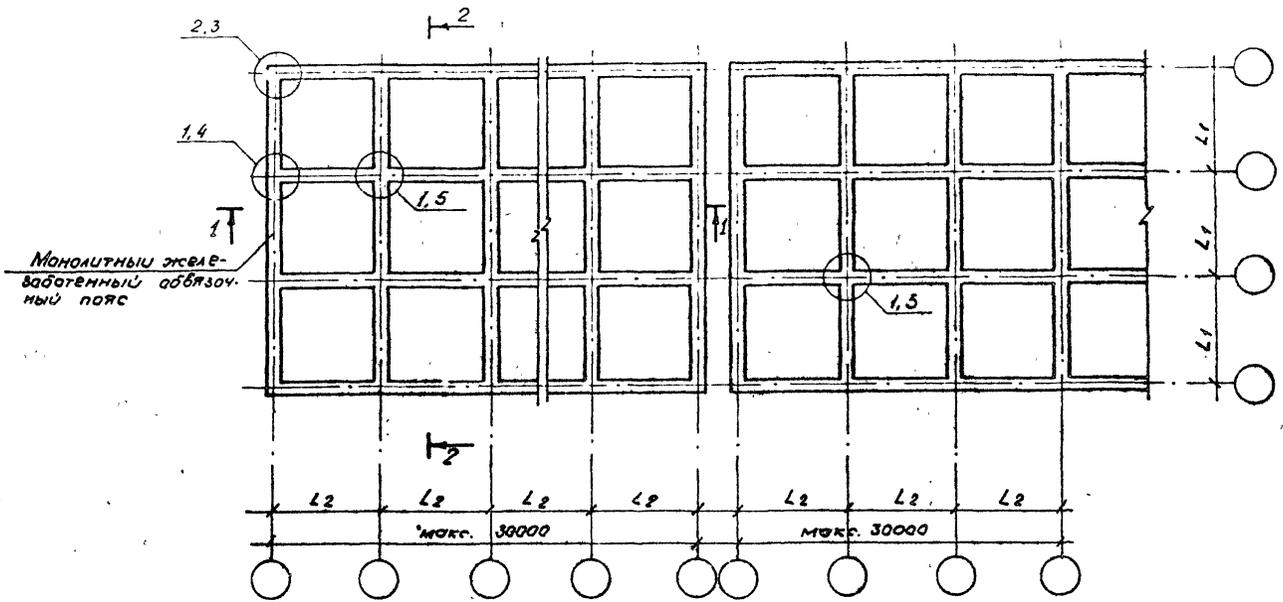
Таблица подбора элементов для 3-4 этажных зданий к планировочной схеме №2.

Поз	Обозначение	Марки элементов при расчетной сейсмичности		
		7 баллов	8 баллов	9 баллов
K1	1.020.1-бсп.2-1	5КН36.45-1.2-СП	5КН33.42-2.2-СП	5КН33.42-4.2-СП
K2		5КН36.45-1.2-СПН	5КН33.42-2.2-СПН	5КН33.42-4.2-СПН
K3		3КН36.45-1.2-СП	3КН33.42-2.2-СП	3КН33.42-4.2-СП
K4		2КН36.45-1.2-СП	2КН33.42-2.2-СП	2КН33.42-4.2-СП
A1	1.020.1-бсп.4-1	1Д56.36-2-СП	1Д56.33-2-СП	1Д56.33-3-СП
A2		1Д26.36-2-СП	1Д26.33-2-СП	1Д26.33-3-СП
A3		1Д56.36-3-СП	1Д56.33-3-СП	1Д56.33-3-СП
A4		2Д56.36-3-СП	2Д56.33-3-СП	2Д56.33-3-СП
A5		2Д56.36-2-СП	2Д56.33-2-СП	2Д56.33-3-СП
A6		2Д26.36-2-СП	2Д26.33-2-СП	2Д26.33-3-СП

Вып. 0-1
Т.К. 1.020.1-6.СП.

Элементы

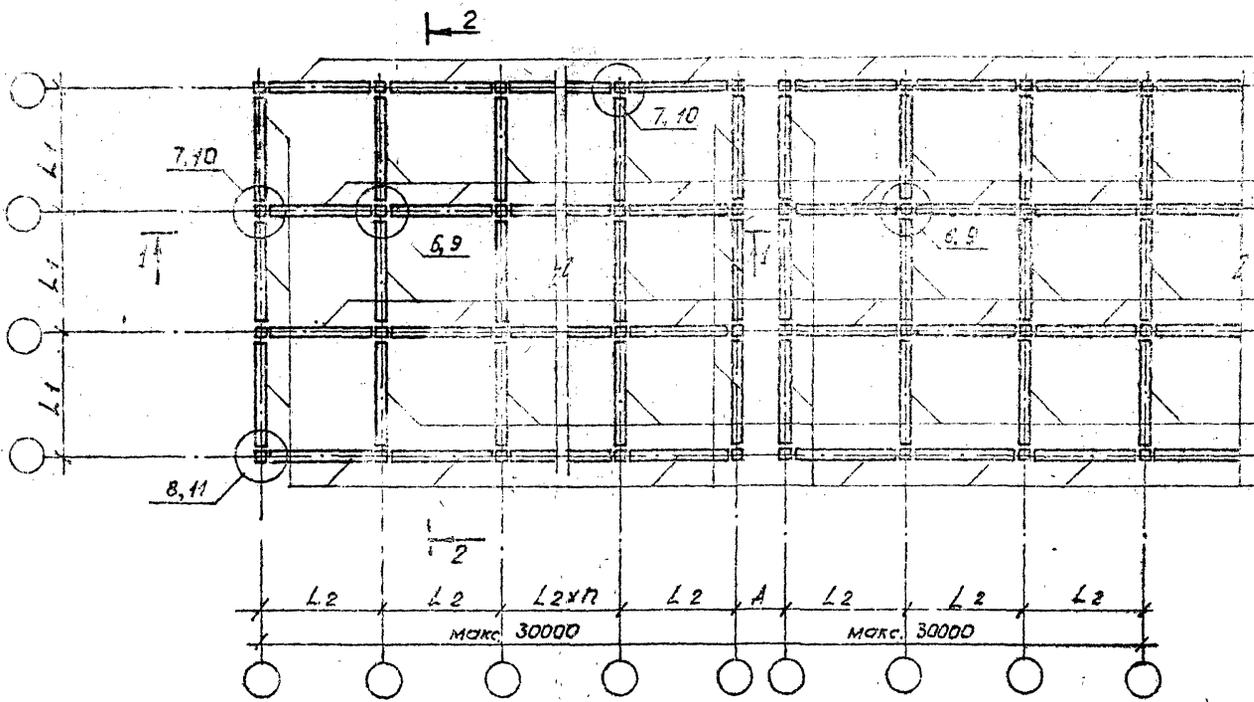
Т.К. 1.020.1-6СП. Вып. 0-1



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

Проект. Инженер-конструктор

			1.020.1-6сп. 0-1-02		
Разраб.	Гордеева	1989	Пример решения нужен по обвязочного пояса - фундамента.	Лист	Листов
ГИП	Гильман	1989		Р	1
Гл. спец.	Горбачков	1989			
Нач. отд.	Горбачков	1989			
И.контр.	Горбачков	1989			Таш ЗИИУЭП



Диафрагмы жесткости типа 1Д

Диафрагмы жесткости типа 2Д

Диафрагмы жесткости типа 2Д

Диафрагмы жесткости типа 2Д

Диафрагмы жесткости типа 1Д

Примечания см. док. 02

Т.К. 1.020.1-6СП. 06/11. 0-1

18/01/2011

				1.020.1-6 сп.0-1-03		
Разработ	Гордеева	Рис	02.89	Схема расположения диафрагм жесткости на отм. - 0.310	Итого	Лист
ГИП	Гильман	М	02.89		Р	Листов
М.случ	Горбачки	М	02.89		1	
Нач.отд.	Горбачков	М	02.89		Таш ЗНУУЭП	
И.контр.	Горбачки	М	02.89			

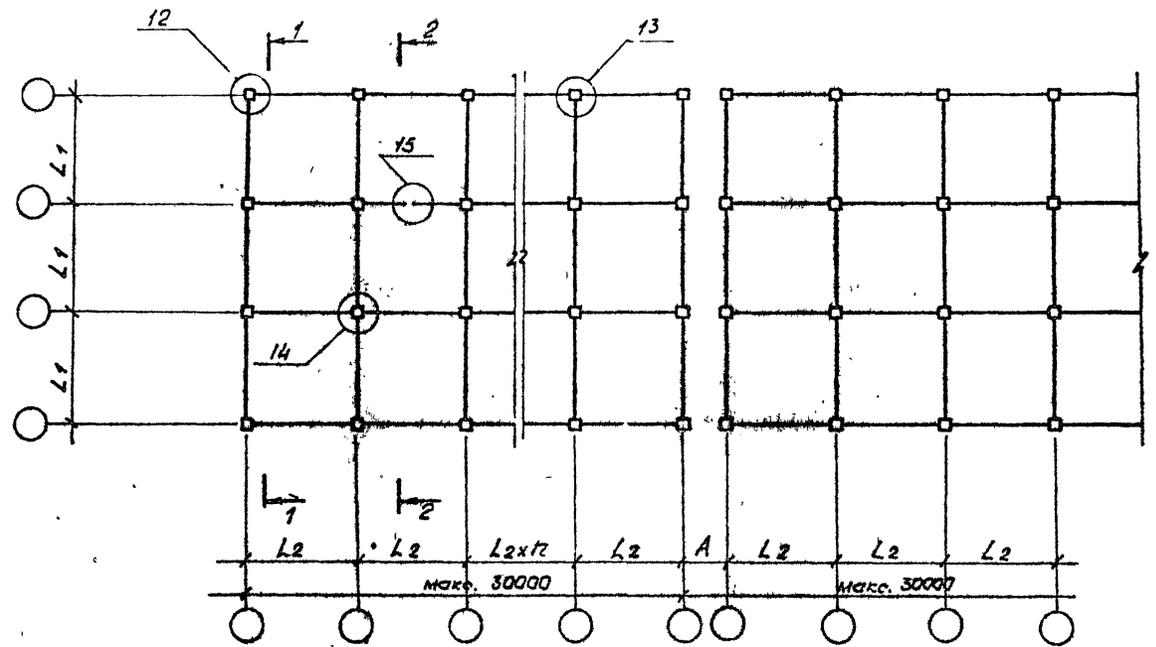
копиров. Немчилова

формат А3

Форм. 0-1.

Т.к. 1.020.1-6СП.

Инв. №, Дата, Подпись



Примечание.

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

				1.020.1-6 сп. 0-1-04			
Разраб.	Гордеева	11.0	09.89	Схема расположения колонн и диафрагм жесткости нулевого цикла.	Стр.	Лист	Масштаб
ГИП	Гильман	11.0	09.89		Р	7	
Ин. спец.	Варбоцкий	11.0	09.89				
Нач. отд.	Гурдубаева	11.0	09.89				
Н.контр.	Варбоцкий	11.0	09.89				
					Том 3 НУИС		

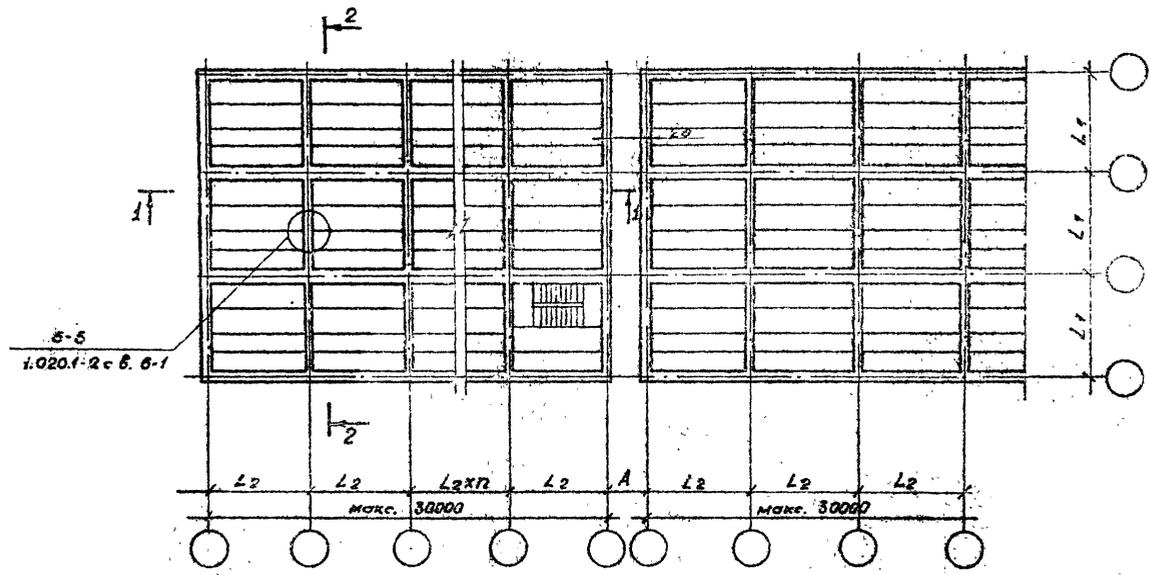
копиров. Немкирева

Форм 07

Всн. 0-1.

г.к. 1.020.1-6сп.

Дата: 1950 г.



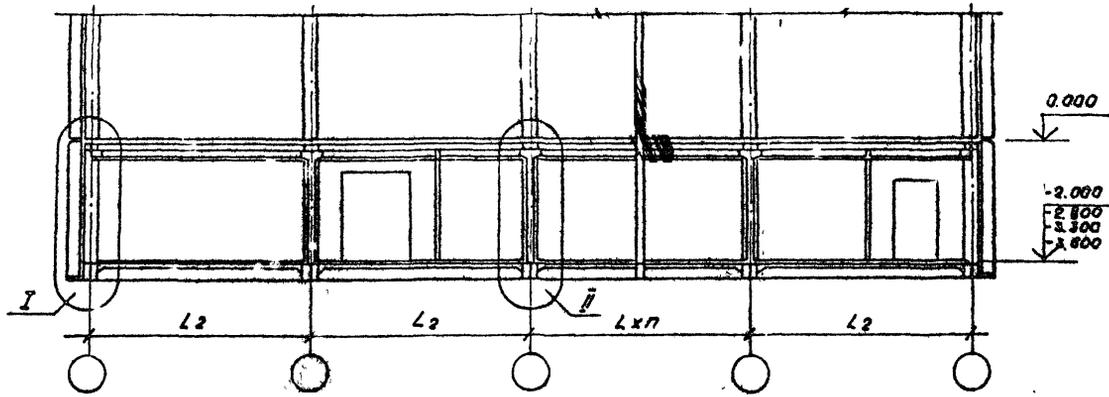
- 1. Общие примечания см. док. 02.
- 2. Пример решения лестничной клетки см. док. 10.

			1.020.1-6сп.0-1-05		
Разработчик ГУР Исполнитель Проверен Нач. отд. И.КОНТРОЛЬ	Григорьев	Стор	Схема расположения перекрытия на этаж. - 0.080	Исполн	Маслов
	Гульман	Стор		Р	Г
	И.КОНТРОЛЬ	И.КОНТРОЛЬ		Таш ЗНУУ 97	

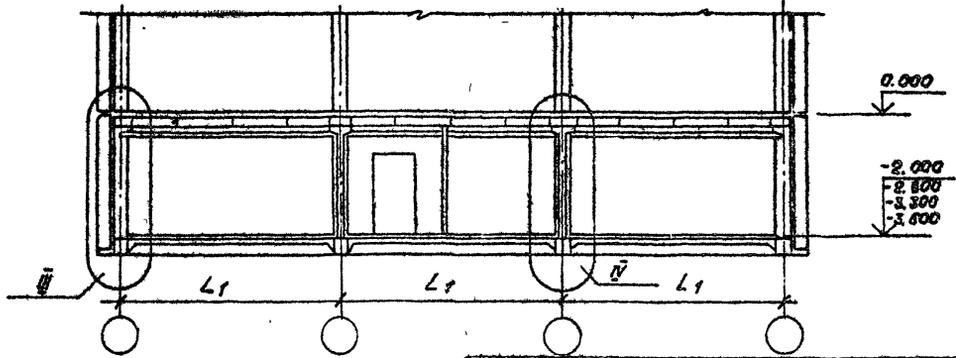
Копия: Неймишев

Формат А3

1-1



2-2



1. Детали I...IV см. док. 07

Разраб.	Ильин	И.И.	08.89
Г.И.П.	Гильман	И.И.	08.89
М.д.п.	Морозов	И.И.	08.89
Нач. отд.	Ильин	И.И.	08.89
И.контр.	Ильин	И.И.	08.89

1020-Б сн. 0-1-06

Разрезы
1-1, 2-2

Старш. Ауст.	Ауст.
Р	Т
ТашЗНУ...	

Вып. 0-1

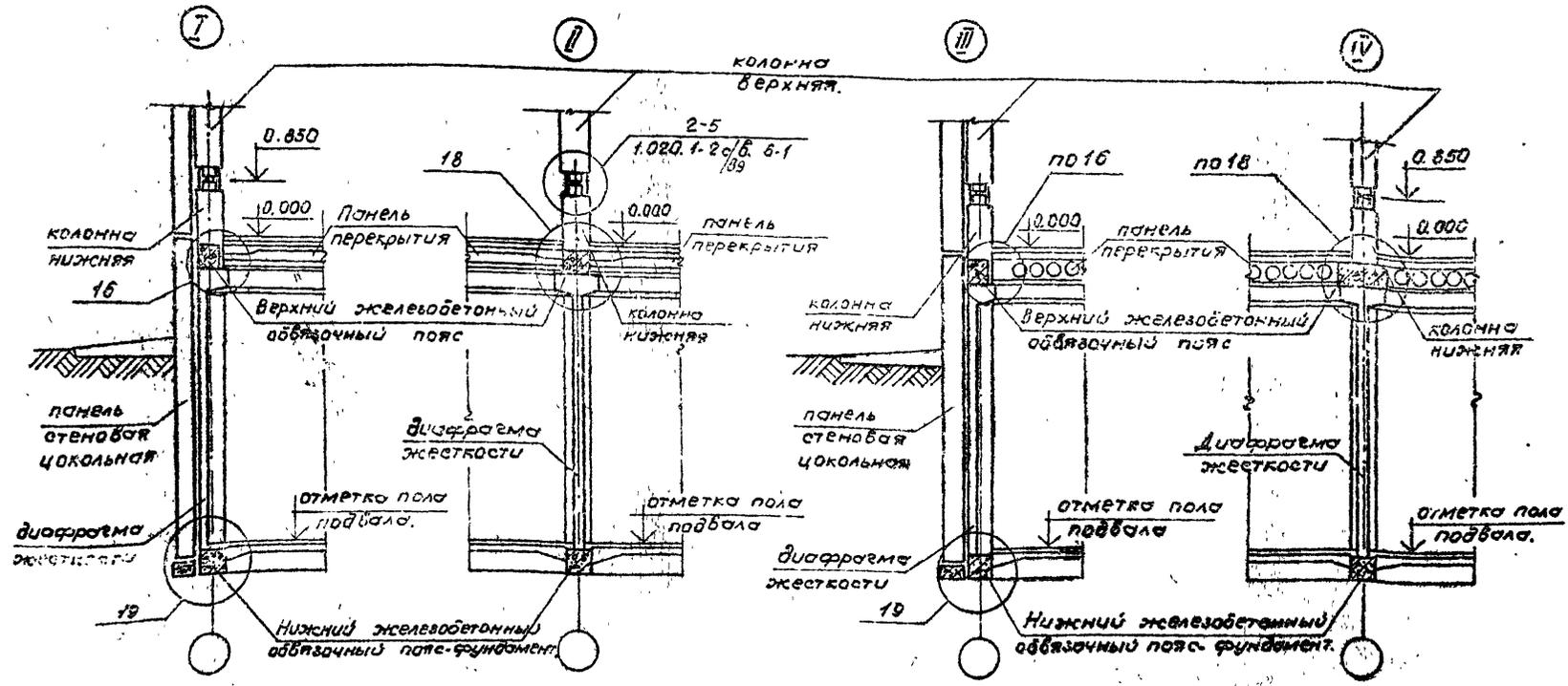
Т.К. 1020-1-6СН.

Ин.С.Ильин, И.Ильин, И.Ильин

Витр. п. 1

Т.К. 1.020.1-6 СП.

1.020.1-6 СП.



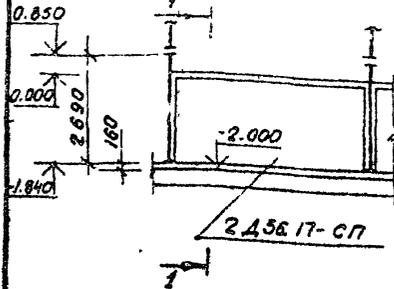
Узлы 16, 18, 19 см. серия 1.020.1-6 сп. в.п. 6-1

			1.020.1-6 сп. 0-1-07			
Разраб.	Горбачев	08.89	Детали I, II, III, IV	Студия	Лист	Листов
Г.И.П.	Гильман	08.89		1	1	1
П.спец.	Горбачев	08.89		Тов. ЗНУУЭП		
Нач. отд.	Горбачев	08.89				
И.КОНТР.	Горбачев	08.89				

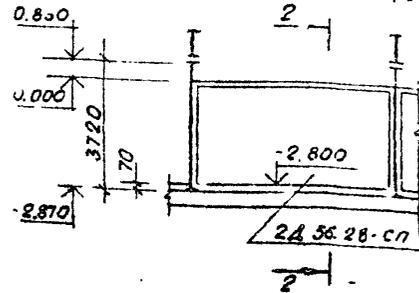
Для зданий.

1-1 2-2

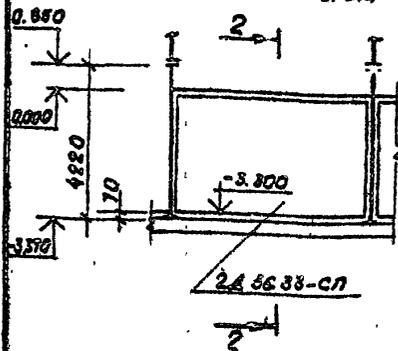
с теплоподъемом Н=2.0м



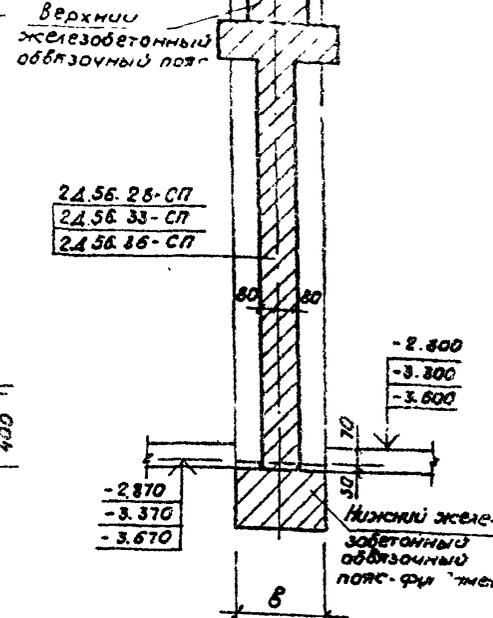
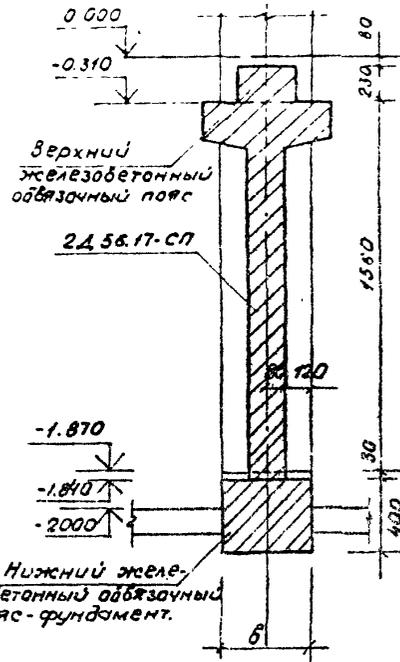
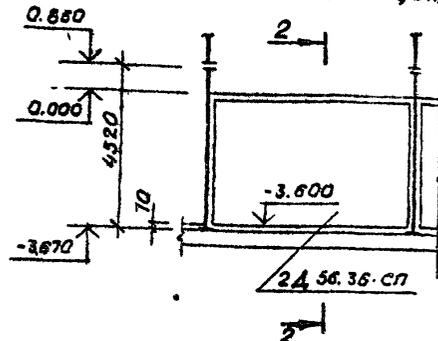
с подвалом Н=2.8м



с подвалом Н=3.3м

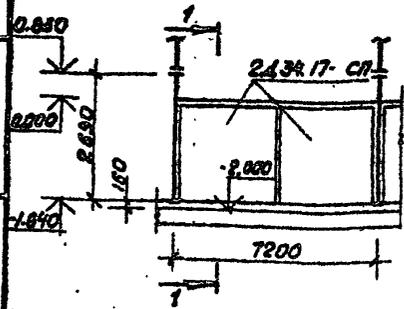


с подвалом Н=3.6м

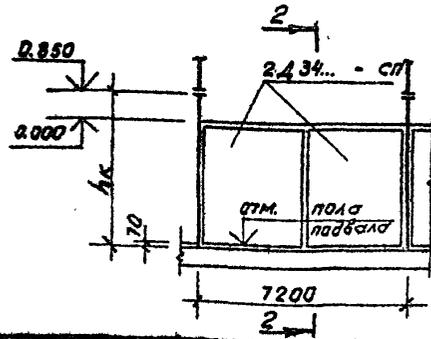


Ширина "б" нижнего обвязочного пояса определяется при конкретном проектировании.

с теплоподъемом Н=2.0м



с подвалом Н=2.8; 3.3; 3.6м



Вып. 0-1
Т.к. 1.020.1-6 СП.

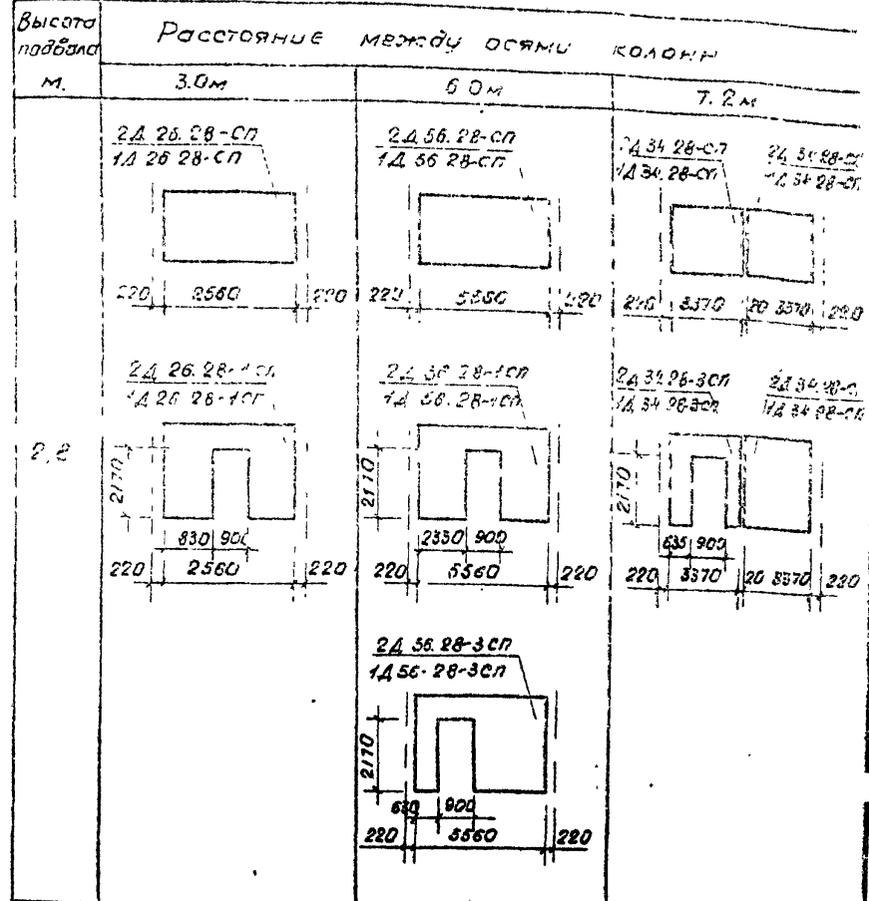
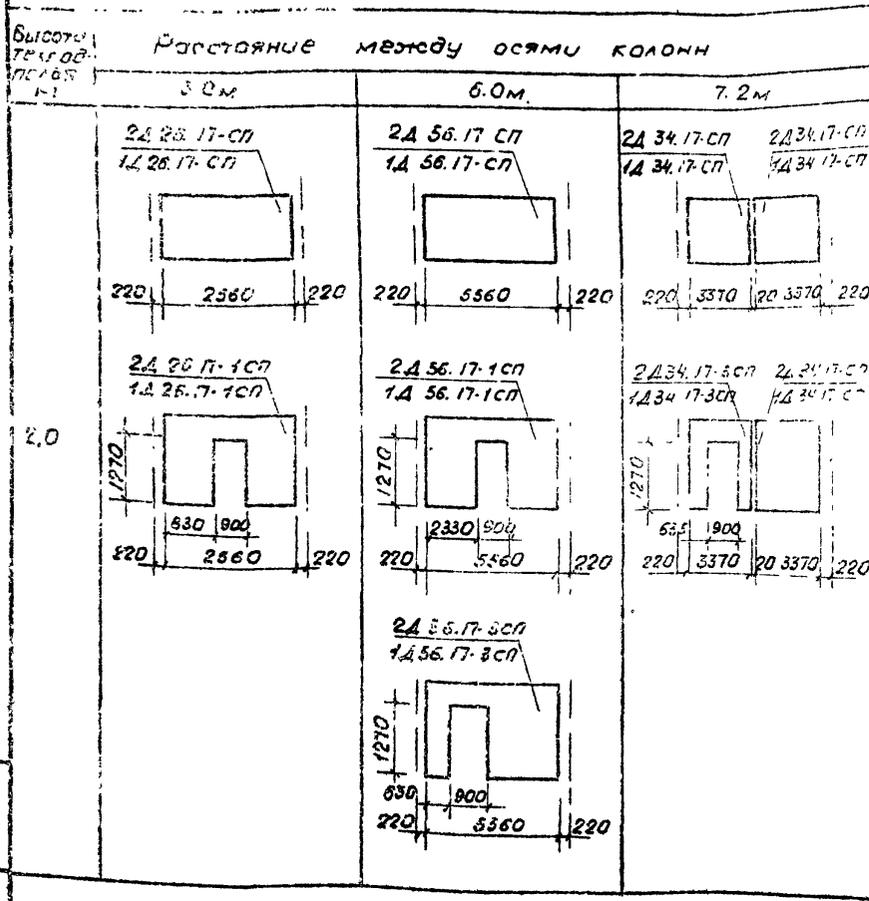
Шрифты: ГОСТ 2.304-83

				1.020.1-6 СП. 0-1-08			
Разраб.	Гордеева	М.П.	09.89	Схемы компоновки колонн и диафрагм жесткости.	Стадия	Лист	Листов
Г.П.	Гильман	М.П.	08.89		Р		1
Гл. спец.	Горбачев	М.П.	09.89		Таш ЗИИУЭП		
Нач. отд.	Урсунбаев	М.П.	09.89				
Н.контр.	Горбачев	М.П.	08.89				

Вит. 0-1

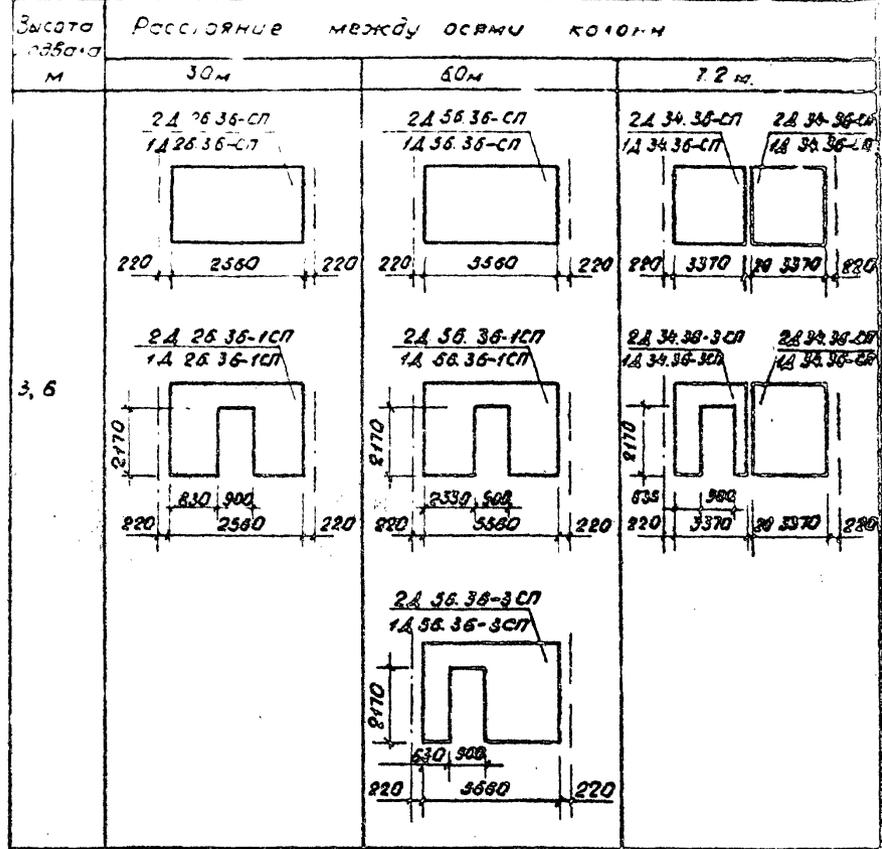
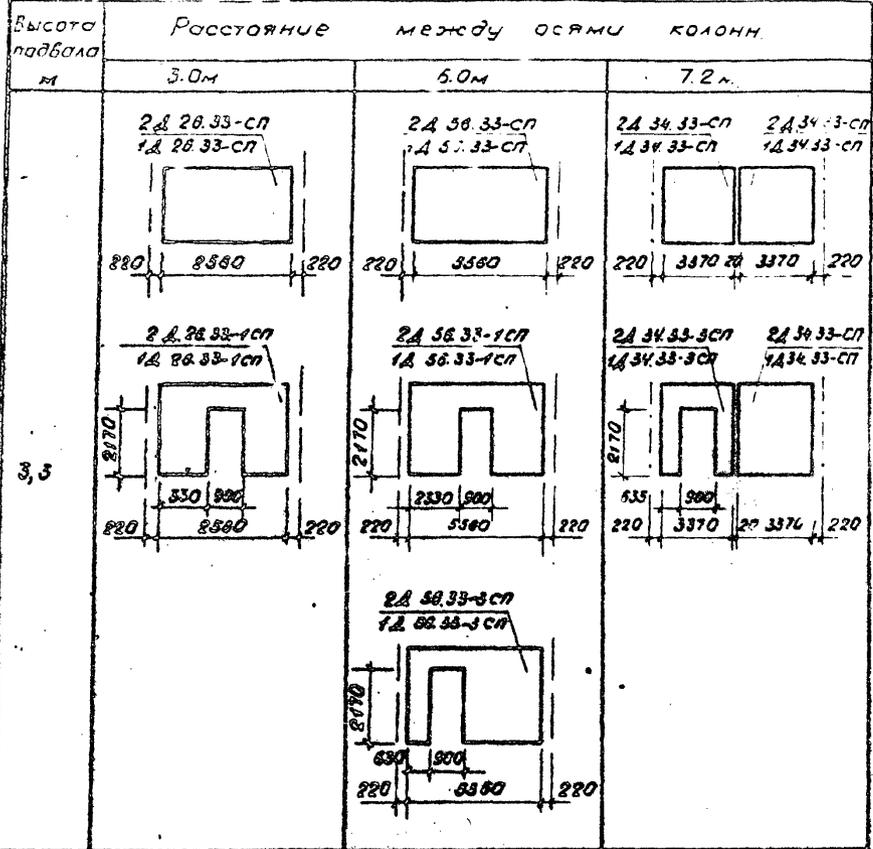
Т.к. 1.020.1-6 СП.

Шифр 1.020.1-6 СП. 0-1-09



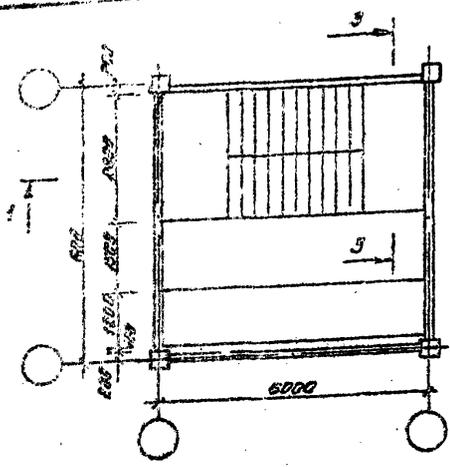
				1.020.1-6 СП. 0-1-09			
Разработ	Мурзакорин	В.И.	09.89	Схемы расположения диафрагм жесткости для различных высот любого цикла.	Страниц	Лист	Листов
Г.И.П.	Тильман	В.И.	09.89		Р	1	2
Гл. инж.	Горбачев	В.И.	09.89		ТашЗНИИЭП		
Инж. студ.	Горбачев	В.И.	09.89				
Инж. контр.	Горбачев	В.И.	09.89				

Т.К. 1.020.1-6СН. В.м. 0-1.

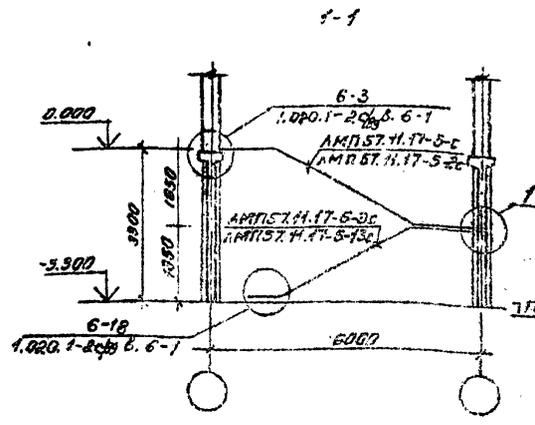


Указатель (показывает на чертеже)

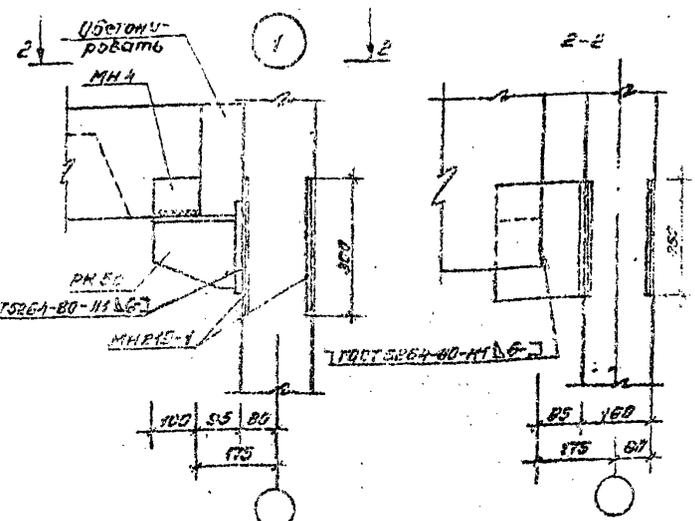
И.К. 1.020.1-5.Сп. 5.В.С. 0-1



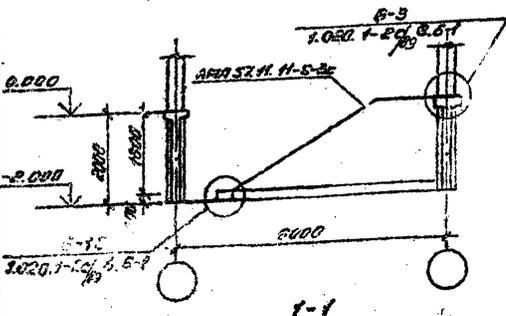
1-1



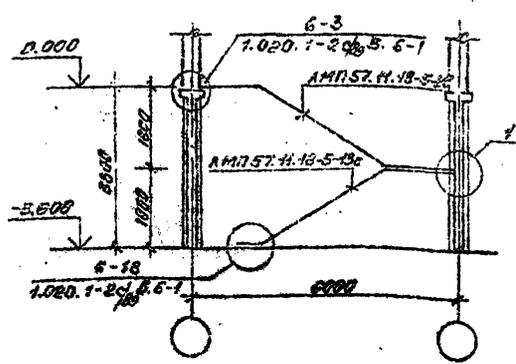
1-1



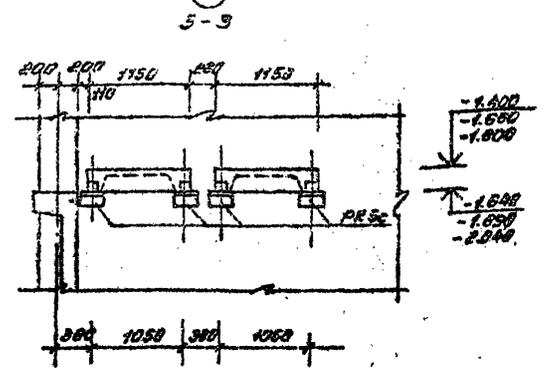
2-2



1-1



1-1



5-5

Примечания

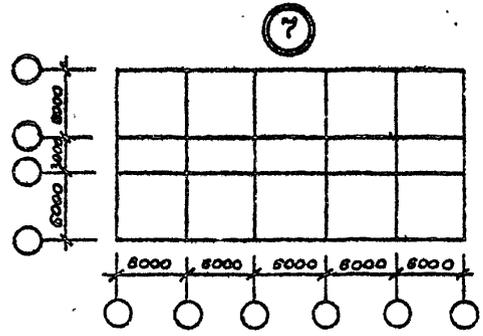
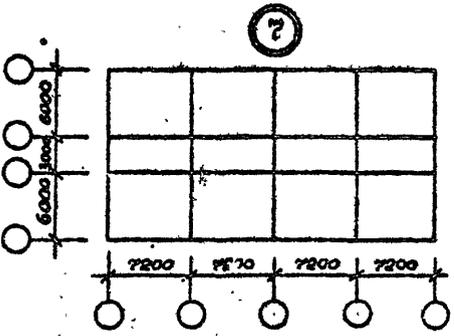
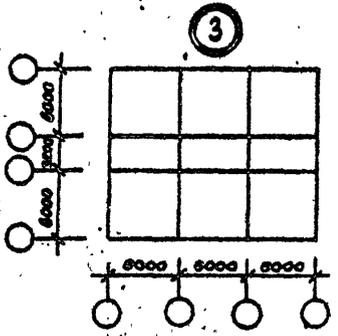
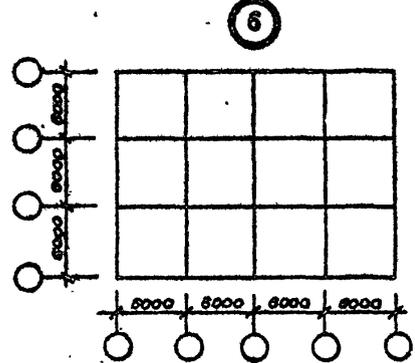
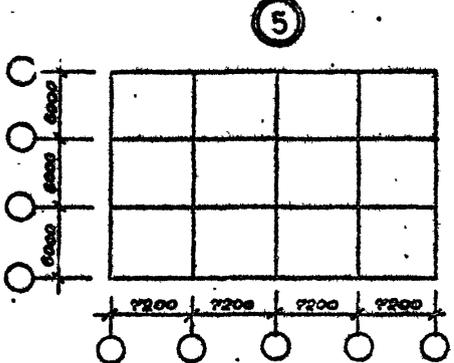
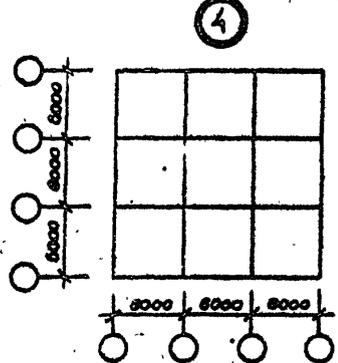
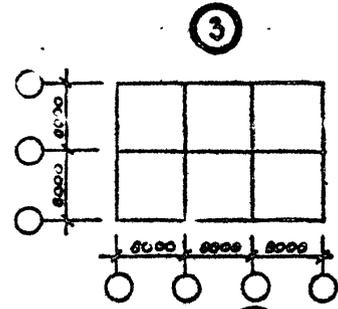
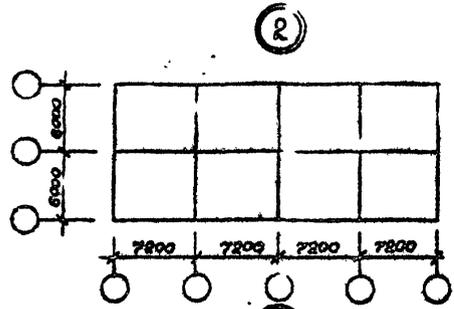
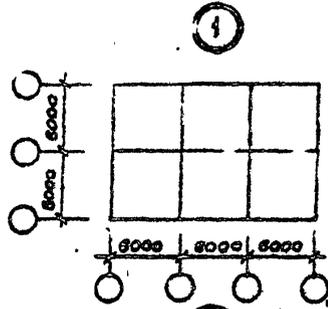
1. Опорная консоль РК 50 см. Диаметр 1.030.1-1, 4-1-330-03, закладное изделие МН219-1 см МН219-1 см. Дюб. 1.400-15 В.1.230-05
2. Накладные проступи условно показаны

8. Металлические монтажные элементы крепления лестничных маршей (РК 50) оштукатурить по сетке.

			1.020.1-5.Сп. 0-1-10		
Разработчик	Гордеева	19.29	Пример решения лестничной клетки	Стальной	Лестничная
Г.И.П.	Шильман	08.29		Р	1
Г.Л.Спец.	Гор.Башкиров	08.29		ТашЭНИИЭП	
Начальник	Курсынов	07.29			
Н.Контр.	Курсынов	07.29			

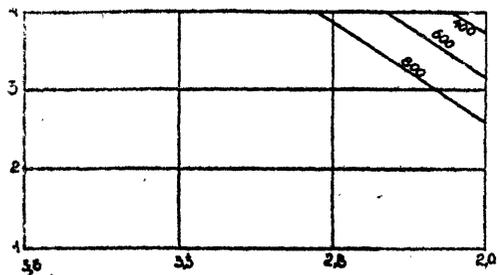
Т.К. 1.020.1-6сп. ВМП.0-1

Инв. № подл. Подпись и дата. Взамин №

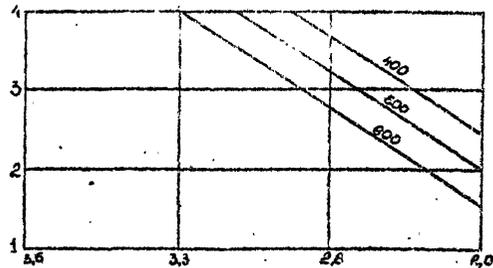


				1.020.1-6сп.0-1-11см			
РАЗРАБОТ	БАРАМАНОВА	<i>Барман</i>	09.89	КОНСТРУКТИВНЫЕ СХЕМЫ ЗДАНИЙ И ГРАФИКИ ОПРЕДЕЛЕНИЯ ВЫСОТЫ ФУНДАМЕНТНО- ПОДАВАЛЬНОЙ ЧАСТИ	СТАДИЯ	ЛИСТ	ЛИСТОВ
ГЛАВ. СРЕЦ	ПЛАВАН Я	<i>Плав</i>	09.89		Р	1	3
НАЧ. ОТД.	ПРЕСЛАВОВА С	<i>Пресла</i>	09.89		ТашЗНИИЭП		
Н.КОНТР.	РЕЗЕННИК С	<i>Резен</i>	09.89				

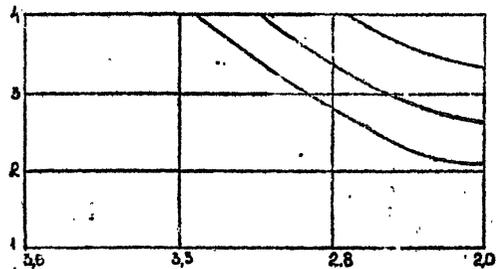
ДЛЯ СХЕМЫ 1



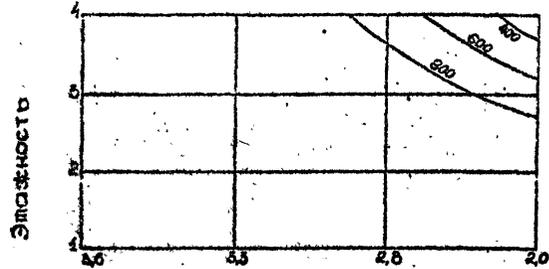
ДЛЯ СХЕМЫ 2



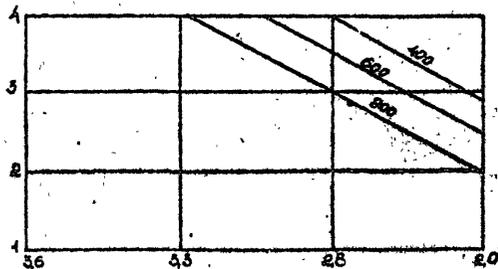
ДЛЯ СХЕМЫ 3



ДЛЯ СХЕМЫ 4



ДЛЯ СХЕМЫ 5



вязкость

высота подвала в м.

Т.К.1.020.1-6СП. Вып. 0-1.

Т.К.1.020.1-6СП. Вып. 0-1.

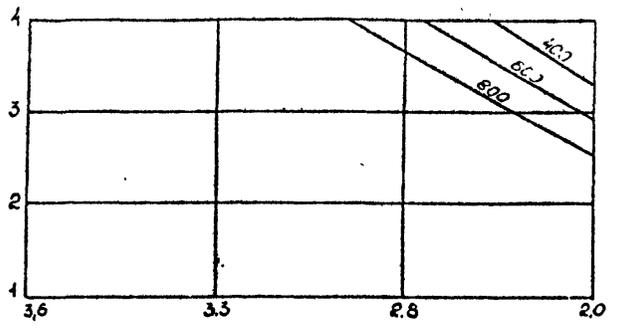
1.020.1-6сп.0-1-11см. 2

Вып. 0-1.

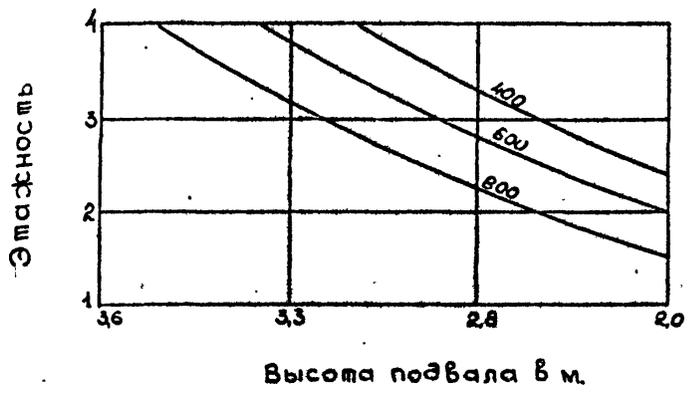
Т.К 1.020.1-6 СП

Имя, № подл. Подписанная дата

Для схемы Б



Для схемы У



Высота подвала в м.

1.020.1-6сп. 0-1-11см

Лист 3