

ГОСУДАРСТВЕННЫЙ КОМИТЕТ ПО ГРАЖДАНСКОМУ СТРОИТЕЛЬСТВУ И АРХИТЕКТУРЕ ПРИ ГОССТРОЕ СССР

ТИПОВЫЕ КОНСТРУКЦИИ И ДЕТАЛИ ЗДАНИЙ И СООРУЖЕНИЙ  
ИНДУСТРИАЛЬНЫЕ СТРОИТЕЛЬНЫЕ ИЗДЕЛИЯ ДЛЯ СТРОИТЕЛЬСТВА ГРАЖДАНСКИХ ЗДАНИЙ

ИИ-04

СБОРНЫЕ ЭЛЕМЕНТЫ ЗДАНИЙ КАРКАСНОЙ КОНСТРУКЦИИ

СЕРИЯ ИИ-04-14

ДОПОЛНИТЕЛЬНЫЕ КОНСТРУКЦИИ И ДЕТАЛИ КАРКАСА С СЕТКОЙ КОЛОНН 9×6м

Выпуск 0  
УКАЗАНИЯ ПО ПРИМЕНЕНИЮ ИЗДЕЛИЙ

РАБОЧИЕ ЧЕРТЕЖИ

10560  
Цена 1-29

ЦЕНТРАЛЬНЫЙ ИНСТИТУТ ТИПОВЫХ ПРОЕКТОВ  
Москва

ЦЕНТРАЛЬНЫЙ ИНСТИТУТ ТИПОВОГО ПРОЕКТИРОВАНИЯ  
ГОССТРОМ СССР  
Москва, А-446, Симонов ул., 22  
Сдано в эксплуатацию 1960 г.  
Завод № 9851 Типораз 150 см.

ГОСУДАРСТВЕННЫЙ КОМИТЕТ ПО ГРАЖДАНСКОМУ СТРОИТЕЛЬСТВУ И АРХИТЕКТУРЕ ПРИ ГОССТРОЕ СССР

ТИПОВЫЕ КОНСТРУКЦИИ И ДЕТАЛИ ЗДАНИЙ И СООРУЖЕНИЙ  
ИНДУСТРИАЛЬНЫЕ СТРОИТЕЛЬНЫЕ ИЗДЕЛИЯ ДЛЯ СТРОИТЕЛЬСТВА ГРАЖДАНСКИХ ЗДАНИЙ

ИИ-О4

СБОРНЫЕ ЭЛЕМЕНТЫ ЗДАНИЙ КАРКАСНОЙ КОНСТРУКЦИИ

СЕРИЯ ИИ-О4-14

ДОПОЛНИТЕЛЬНЫЕ КОНСТРУКЦИИ И ДЕТАЛИ КАРКАСА С СЕТКОЙ КОЛОНН 9×6М

Выпуск О

УКАЗАНИЯ ПО ПРИМЕНЕНИЮ ИЗДЕЛИЙ

РАБОЧИЕ ЧЕРТЕЖИ

РАЗРАБОТАНЫ  
ЦНИИЗП торговых зданий  
совместно с НИИЖБ Госстроя СССР

УТВЕРЖДЕНЫ  
и введен в действие приказом  
Государственного комитета  
по гражданскому строительству  
и архитектуре при Госстрое СССР  
26/V-1970 г. Приказ № 86

ЦЕНТРАЛЬНЫЙ ИНСТИТУТ ТИПОВЫХ ПРОЕКТОВ  
Москва

ПЕРЕЧЕНЬ СЕРИЙ И ВЫПУСКОВ РАБОЧИХ ЧЕРТЕЖЕЙ СБОРНЫХ ЭЛЕМЕНТОВ  
ЗДАНИЙ КАРКАСНОЙ КОНСТРУКЦИИ НИ-04.

ИИ-04-0	УКАЗАНИЯ ПО ПРИМЕНЕНИЮ ИЗДЕЛИЙ
выпуск 1	УКАЗАНИЯ ПО ПРИМЕНЕНИЮ ИЗДЕЛИЙ ДЛЯ ЗДАНИЙ 0-4 ЭТАЖА.
выпуск 2	УКАЗАНИЯ ПО ПРИМЕНЕНИЮ ИЗДЕЛИЙ ДЛЯ ЗДАНИЙ В 5-12 ЭТАЖЕЙ.
выпуск 3	МОНТАЖНЫЕ СХЕМЫ РАМ ДЛЯ ЗДАНИЙ ДО 12 ЭТАЖЕЙ
ИИ-04-1	ФУНДАМЕНТЫ
выпуск 1	ХЕЛЕЗБЕТОННЫЕ ФУНДАМЕНТЫ ПОД КОЛОНИИ СЕЧЕНИЕМ 300x300 ММ ДЛЯ ЗДАНИЙ В 4-4 ЭТАЖА.
выпуск 2	ХЕЛЕЗБЕТОННЫЙ БАЛЛАК ПОД КОЛОНИИ СЕЧЕНИЕМ 400x400 ММ ДЛЯ ЗДАНИЙ В 5-12 ЭТАЖЕЙ
ИИ-04-2	КОЛОНИИ
выпуск 1	ХЕЛЕЗБЕТОННЫЕ КОЛОНИИ СЕЧЕНИЕМ 300x300 ДЛЯ ЗДАНИЙ В 4-4 ЭТАЖА
выпуск 2	ХЕЛЕЗБЕТОННЫЕ КОЛОНИИ СЕЧЕНИЕМ 400x400 ММ ДЛЯ ЗДАНИЙ В 5-12 ЭТАЖЕЙ.
ИИ-04-3	РУГЕАК.
выпуск 1	ХЕЛЕЗБЕТОННЫЕ РУГЕАК ДЛЯ КОЛОНИИ СЕЧЕНИЕМ 300x300 ММ.

ТК	УКАЗАНИЯ ПО ПРИМЕНЕНИЮ ИЗДЕЛИЙ	СЕРИЯ НН-04-14
1970	ПЕРЕЧЕНЬ СЕРИЙ К ВЫПУСКАМ	ВЫПУСК 0

			2
ВЫПУСК 2		ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫЕ РАТЕК ДЛЯ ХОДОВЫХ СЕЧЕНИЕМ 600 x 600 ММ.	
ИИ-04-4		ПАНТИ ПЕРЕКРЫТИЙ.	
ВЫПУСК 1		ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫЕ ПАНТИ С ВЕРТИКАЛЬНЫМИ ПУСТОТАМИ, РЕБРИСТЫЕ, СЛОШНЫЕ, КАРКАСНЫЕ.	
ВЫПУСК 2		ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫЕ ПАНТИ С КРУГЛЫМИ ПУСТОТАМИ.	
ВЫПУСК 4		ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫЕ ПАНТИ С ВЕРТИКАЛЬНЫМИ ПУСТОТАМИ К СЛОШНЫЕ.	
ВЫПУСК 6		ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫЕ РЕБРИСТЫЕ ПАНТИ. ВАРИАНТ АРМИРОВАНИЯ.	
ИИ-04-5		ПАНЕЛИ НАРУЖНЫХ СТЕН	
ВЫПУСК 1		КЕРАМЗИТОБЕТОННЫЕ ПАНЕЛИ СТЕН ТОЛЩНОЙ 24-32 см.	
ВЫПУСК 2		КЕРАМЗИТОБЕТОННЫЕ ПАНЕЛИ СТЕН ТОЛЩНОЙ 40 см. ДОПОЛНЯТЕЛЬНЫЕ ЭЛЕМЕНТЫ КАРКАСА. МОНТАЖНЫЕ ЧУЗЫ.	
ВЫПУСК 3		КЕРАМЗИТОБЕТОННЫЕ ПАНЕЛИ СТЕН ТОЛЩНОЙ 24 и 32 см. (ДОПОЛНЯТЕЛЬНЫЕ ВЗДЕЛЫ).	
ИИ-04-6		ДИАФРАГМЫ ЖЕСТКОСТИ.	
ВЫПУСК 1		ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫЕ ДИАФРАГМЫ ТОЛЩНОЙ 120 мм.	
ВЫПУСК 3		ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫЕ ДИАФРАГМЫ ТОЛЩНОЙ 120 мм с проемами.	
ВЫПУСК 2		ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫЕ ДИАФРАГМЫ ТОЛЩНОЙ 140 мм.	
ВЫПУСК 4		ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫЕ ДИАФРАГМЫ ТОЛЩНОЙ 140мм с проемами.	
ИИ-04-7		Лестницы.	
ВЫПУСК 1		ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫЕ ЛЕСТИЦЫ ДЛЯ ЗДАНИЙ С ОГНЕВОЙ ОТДАЧЕЙ 3,3 и 4,2 м.	
ТК	Указания по применению изделий	СЕРИЯ ИИ-04-14	
1970	Перечень первых 9 выпусков	ВЫПУСК 0	

ЦНИИЭП	ГЛАВКОМ РСФСР	ГЛАВСТРОЙ РСФСР	ГЛАВСТРОЙ СССР	ГЛАВСТРОЙ СССР
ГАИЖИМ	ГАИЖИМ	ГАИЖИМ	ГАИЖИМ	ГАИЖИМ
ГАИЖИМ	ГАИЖИМ	ГАИЖИМ	ГАИЖИМ	ГАИЖИМ
ГАИЖИМ	ГАИЖИМ	ГАИЖИМ	ГАИЖИМ	ГАИЖИМ
ГАИЖИМ	ГАИЖИМ	ГАИЖИМ	ГАИЖИМ	ГАИЖИМ

- ИИ-04-8 Металлические монтажные детали.  
ИИ-04-9 Металлические монтажные детали для зданий 8-14 этажей.  
Ображдения лестниц.  
ИИ-04-10 Металлические монтажные узлы в деталях.  
ИИ-04-11 Монтажные узлы в деталях для зданий 8-14 этажей.  
ИИ-04-12 Монтажные узлы в деталях для зданий 8-12 этажей.  
ИИ-04-14 Дополнительные конструкции в деталях каркаса с сеткой 900  
9x6 м.  
ИИ-04-15 Указания по применению изделий для зданий с сеткой кладки  
9x6 м.  
ИИ-04-16 Железобетонные Т и Г-образные колонны для зданий с сет-  
кой кладки 9x6 м.  
ИИ-04-17 Железобетонные предварительно напряженные и ненапряженные  
ригели для зданий с сеткой кладки 9x6 м.  
ИИ-04-18 Железобетонные панели с круглыми пустотами под расчетным  
нагрузкой 1250 кг/м<sup>2</sup>. Лестничная панелька, винтова.  
ИИ-04-19 Узлы, детали, добавочные керамзитобетонные панели для  
зданий с сеткой кладки 9x6 м.  
ИИ-04-20 Монтажные узлы в деталях для зданий с сеткой кладки 9x6 м.

ТК	Указания по применению изделий	СЕРКА ИИ-04-14
1970	Перечень серий в таблицах	ИИ-04-15 ИИ-04-16 ИИ-04-17 ИИ-04-18 ИИ-04-19 ИИ-04-20

ПЕРЕЧЕНЬ СЕРГИ И ВЫПУСКОВ РАБОЧИХ ЧЕРТЕЖЕЙ СТАЛЬНЫХ ФОРМ ДЛЯ  
ИЗГОТОВЛЕНИЯ СБОРНЫХ ЭЛЕМЕНТОВ ЗДАНИЙ КАРКАСНОЙ КОНСТРУКЦИИ НН-04.

НН-04-1      Фондаменты.

Выпуск 1      Стальные формы для изготовления железобетонных фундаментов под  
колонны сечением 300×300 мм для зданий 1-4 этажа.

НН-04-2      Колонны.

Выпуск 2      Стальные формы для изготовления железобетонных колонн сечением  
300×300 мм для зданий 5-7 этажа.

НН-04-3      Ригели.

Выпуск 3      Стальные формы для изготовления железобетонных ригелей  
для колонн сечением 300×300 мм.

НН-04-4      Панели перекрытий.

Выпуск 4-1      Стальные формы для изготовления железобетонных ребристых,  
слоистных к карнизов панелей.

Выпуск 2-1      Стальные формы для изготовления железобетонных панелей с круг-  
лыми пустотами.

НН-04-5      Панели наружных стен.

Выпуск 5-1      Стальные формы для изготовления керамзитобетонных панелей  
стен толщиной 24 см.

ЦНИИ ЦДС  
Городок  
Санкт-Петербург

TK	УКАЗАНИЯ ПО ПРИМЕНЕНИЮ ИЗДЕЛИЯ	СЕРГИ НН-04-14
1970	Перечень серий и выпуск	вып. 0

**ЗАПИСКА-2** СТАЛЬНЫЕ ФОРМЫ ДЛЯ ИЗГОТОВЛЕНИЯ КЕРАМЗИТОБЕТОННЫХ ПАНЕЛЕЙ СТЕНОВЫХ 32 см.

ИИ-04-6 ДИАФРАГМЫ ЖЕСТКОСТИ.

Фигура 1-1 Стальные формы для изготовления диаграмм жесткости толщиной 120 мм.

ИИ-04-7 Аестикаци.

ПРИЛОЖЕНИЕ 4-1 ТАБЛИЧНЫЕ ФОРМЫ ДЛЯ ВЗГОТОВЛЕНИЯ ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫХ ЛЕСТНИЦ, БАКУ  
ЗДАНИЙ ВЫСОТЫ 3,3 И 4,2 М.

ММ-04-1 ФУНДАМЕНТЫ.

**ВЫПУСК 2-1** СТАЛЬНАЯ ФОРМА ДЛЯ ИЗГОТОВЛЕНИЯ ЖЕЛЕЗОБЕТОННОГО БАМПАКА под  
КОДОВНЫЙ 400x400 мм для зданий в 5-12 этажей.

ИИ-04-2 КОДОННИ.

ВЫПУСК 2-1 СТАЛЬНЫЕ ФОРМЫ ДЛЯ ИЗГОТОВЛЕНИЯ ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫХ КВАДРАТНЫХ СЕЧЕНИЙ 400 x 400 ММ ДЛЯ ЗДАНИЙ В 5-12 ЭТАЖЕЙ

ИИ-04-3 РИГЕАН.

ВЫПУСК 2-1 СТАЛЬНЫЕ ФОРМЫ ДЛЯ ИЗГОТОВЛЕНИЯ ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫХ РИГЕЛЕЙ ДЛЯ КЛАДКИ СЕЧЕНИЕМ  $400 \times 400$  ММ.

НН-04-4 НАЧАЛОСТЬ ПЕРЕКРЫТИЙ.

ТК	УКАЗАНИЯ ПО ПРИМЕНЕНИЮ ИЗДЕЛИЙ	СЕРГИЯ НН-04-44
1970	ПЕРЕЧЕНЬ СЕРГИЙ К ВЫПУСКОВ	ВЫПУСКОВ 8

**ВЫПУСК 6-1 СТАНДАРТНЫЕ ФОРМЫ ДЛЯ ИЗГОТОВЛЕНИЯ ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫХ ЧАСТИЙ С ВЕРТЕКАЛЬНЫМИ ПУСТОТАМИ К СЛОДИЧАМ.**

И И - 04 - 5 ПАНЕЛИ НАРУЖНЫХ СТЕН.

**Фигурка 3-1** СТАЛЬНЫЕ ФОРМЫ ДЛЯ ИЗГОТОВЛЕНИЯ КЕРАМЗИБЕТОННЫХ ПАНЕЛЕЙ ТОЛСТЫНОЙ 24 см.

ВИДУСК 3-2 СТАЛІННЕ ФОРМІ ДЛЯ ИЗГОТОВЛЕНИЯ КЕРАМОЗІГЕТЕВНИХ ПАНЕЛЕЙ ТОВАРЕННЯ  
32 см.

## И И - 04 - 6 ДИАФРАГМЫ ЖЕСТКОСТИ.

выпуск 2-1 СТАЛЬНЫЕ ФОРМЫ ДЛЯ ИЗГОТОВЛЕНИЯ ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫХ АДАФРАГМ ТОЛСТЫМИ  
140 ММ.

ИИ-04-44 ДОПОЛНИТЕЛЬНЫЕ КОНСТРУКЦИИ В ДЕТАЛЯХ КАРКАСА С СЕТКОЙ ОНОР 9x6 м.

ВЫПУСК 1-1 ГЛАСНЫЕ ФОРМЫ ДЛЯ ИЗГОТОВЛЕНИЯ ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫХ Т-Г-ОБРАЗНЫХ КОЛОНН ДЛЯ ЗДАНИЙ С СЕТКОЙ КОЛОНН 9×6 М.

## ГЛАВА 2-1 СТАЛЬНЫЕ ФОРМЫ ДЛЯ ИЗГОТОВЛЕНИЯ ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫХ ПРЕДВАРЯТЕЛЬНО НАПРЯЖЕННЫХ РАБОЧЕЙ ДЛЯ ЗДАНИЙ С ЛЕТКОЙ КОВШИ 9x6 М.

выпуск 3-1 ТАЛЬНЫЕ ФОРМЫ ДЛЯ ИЗГОТОВЛЕНИЯ ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫХ ЛАРТ С КРУГЛЫМИ ПУСТОТАМИ ПОД РАСЧЕТНУЮ НАГРУЗКУ 4250 КГ/М<sup>2</sup> ДЛЯ ЗДАНИЙ С СЕТКОЙ КОЛОНН 9Х6 М.

ТК	УКАЗАНИЯ ПО ПРИМЕНЕНИЮ ИЗДЕЛИЙ	СЕРИЯ ЧР-ОН-14
1970	ПЕРЕЧЕНЬ ГЕРКИЙ И ВЫПУСКОВ	БОЛШЕ 0

## Содержание

№ стр.	НАИМЕНОВАНИЕ ЛИСТЯ	№ ЛИСТЯ
1 - 6	ПЕРЕЧЕНЬ СЕРИЙ И ВЫПУСКОВ	
7	СОДЕРЖАНИЕ	
8 - 14	ПОДСИТИТЕЛЬНАЯ ЗАПИСКА	
15, 16	СХЕМЫ ЗАГРУЖЕНИЯ ПОПЕРЕЧНЫХ РАМ	1, 2
17	НАГРУЗКИ НА РАМЫ КАРКАСА	3
18	СХЕМА НАГРУЗОК НА ФУНДАМЕНТЫ	4
19 - 21	МОНТАЖНЫЕ СХЕМЫ ПОД РАСЧЕТНУЮ НАГРУЗКУ $800 \text{ кг}/\text{м}^2$ с $h = 3,3 \text{ м}$ .	5 - 7
22 - 24	МОНТАЖНЫЕ СХЕМЫ ПОД РАСЧЕТНУЮ НАГРУЗКУ $1250 \text{ кг}/\text{м}^2$ с $h = 3,3 \text{ м}$ .	8 - 10
25 - 27	МОНТАЖНЫЕ СХЕМЫ ПОД РАСЧЕТНУЮ НАГРУЗКУ $800 \text{ кг}/\text{м}^2$ с $h = 4,2 \text{ м}$ .	11 - 13
28 - 30	МОНТАЖНЫЕ СХЕМЫ ПОД РАСЧЕТНУЮ НАГРУЗКУ $1250 \text{ кг}/\text{м}^2$ с $h = 4,2 \text{ м}$ .	14 - 16
31	ПОКАЗАТЕЛЬ РАСХОДА МАТЕРИАЛОВ	17

ГА. ИНЖ. ПР. С.  
 ГА. ИНЖ. ПР. И.  
 НАЧ. ОПА. И.  
 ГА. ИНЖ. ПР. И.  
 ГА. ИНЖ. ПР. И.  
 ГА. ИНЖ. ПР. И.  
 СП. ИНЖ. И.  
**ШИХИЭЛ**  
 ТОРГОВЫХ  
 ЗДАНИЙ

ТК	УКАЗАНИЯ ПО ПРИМЕНЕНИЮ ИЗДЕЛИЙ	СЕРИЯ ИИ-04-14
1970	СОДЕРЖАНИЕ	ВЫПУСК 0

## І ОБЩАЯ ЧАСТЬ.

1.1. УКАЗАННЫЕ СОДЕРЖАТ РЕКОМЕНДАЦИИ ПО ПРИМЕНЕНИЮ СБОРНЫХ ЭЛЕМЕНТОВ ЗДАНИЙ КАРКАСНОЙ КОНСТРУКЦИИ С СОСТАВОМ ОПОРЫ 9Х6Н, 8Х36 ВДЕННЫХ В НОРМАХ И ПРАВИЛАХ СТРОИТЕЛЬСТВА.

1.2. Серия ИК-84-14 соединяют двумя кинетальными втулками к серии ИК-84 для зданий с сетчатой кровлей 8х8м,

1.3. Конструкции каркаса разработаны под унифицированные нагрузки, принятые в соответствии с УКАЗАНИЯМИ по применению унифицированных нагрузок при проектировании типовых жалобозабетонных конструкций для сибирских переверстий. СН 387-67.

Скользящие нагрузки применять для I—IV районов, ветровые нагрузки применять для I—VII районов из СНиП II-А. 11-62.

## 2. ОБЛАСТЬ ПРИМЕНЕНИЯ ИЗДАНИЙ

2.1. Изделия предназначены для применения в строительстве гражданских зданий каркасной конструкции высотой до 5 этажей с макарной сеткой базой 5х5м, в высотах этажа 3,3 и 4,2м. Здания могут выполняться как сплошными так и без подвалов. Высота подвала 8,29 и 3,8м. Максимальная этажность зданий с подвалом определяется расчетами при проектировании.

2.2. ПРОДАЕТ ПРЕСТОЙКИХ ВОЗДАНИЙ ПРЕДМЕТ ДЛЯ ЗДАНИЙ. ИСТЕЧЕНИЯ ПРЕСТОЙКИХ ВОЗДАНИЯ

### З КОНЕЦ ВЪСТАВНОЕ ОБЩЕСТВО

3.1. При возведении каркаса здания с сеткой шириной 9х6м, вставляются ящики серии ША-04 высотой в 1, а также Т-1Г-6БР из них, лигаки и панели перекрытий длиной серии ША-04-14.

3.2. ВАЛЫ КАКИЕ ОБРАЗУЮТСЯ ИЗ СВОДНЫХ ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫХ ТИПОВЫХ ЭЛЕМЕНТОВ И ПЛАСТИК

### **3.3. Основные стыки каркаса приняты следующие:**

а) длястыка колонн предполагают так называемый, беззметаллический стык разработанный лабораториями сборочного и монтажного химизобетона НИИЖБ Госстрой СССР.

Стыки колодок расположены выше уровня перекрытий и осуществляются путем ванной сварки впускных агрегатов.

§1. Для соединения уголков с траверсой колонны прикрыт бесконечный стык с ванной скользкой

Сваривание углов с краевым осуществляется при помощи ванной сварки выпусков арматуры из кислотной

Т К	УКАЗАНИЯ по применению изданий	ССРРИ НН-04-14
1970	Ноябрьская ЗАЯСКА	вывеска 0

ЧАСТИ КВАДРАТЫ В РУГЕЯХ, СВАРКИ ЗАКАЛЕННЫХ ДЕТАЛЕЙ РИГЕЯ И КОНСКИ КВАДРАТЫ В ПОСЛЕДУЮЩЕГО ЗАМОКИВАНИЯ СТИКА.

ПРИНЯТАЯ КОНСТРУКЦИЯ СТЫКА РИГЕЛЯ С СКОЛОНОЙ ПОЗВОЛЯЮТ ИСПОЛЬЗОВАТЬ УСТАНОВКУ ДЛЯ ИЗГОТОВЛЕНИЯ РИГЕЛЕЙ СЕРИИ РИ-84 ВЫПУСК II.

3.4. Стены подвала должны проектироваться так, чтобы горизонтальное давление от грунта на каждое не передавалось.

3.5. Серия НИ-04-14 предусматривает разработку монолитных фундаментов. Стык кважи с фундаментом осуществляется, как правило, через сборный пенек, разработанный в конкретном проекте.

#### 4. ХАРАКТЕРЫСТИКА ИЗДАНИЙ:

4.1. КЛАССНЫЕ ПРИЧАТЫ Т ЦГ-ФОРМЫ СО СТЕВДОМ ПЯМОУГОЛЬНОГО СЕЧЕНИЯ РАЗМЕРОМ 400x400 мм. и удлиненный консольянин (траверсами) высотой от 450 до 700 мм и вылетом 1500 мм от грани колоды.

Квартиры приняты одноэтажной разрезки для зданий с высотой этажа 3,3 и 4,2 м.

СТЫК КОЛОНН ФАРСКИЙ, ОСУЩЕСТВЛЯЕТСЯ БАНКОЙ СВАРКОЙ РАБОЧИХ СТЕРЖНЕЙ С ПОСЛЕДУЮЩИМ ОПОЛНЯНИЕМ БАНКОМ ДВУХХОЛДОЛЬНЫЕ КОДАВНЫ РАССЧИТАНЫ НА ВОСПРОРИТИЕ ПРИ ВДЕДЕННЫХ НОРМАЛЬНЫХ УСЛОВИЙ В СТЕРДАС ДВ 680 И МАКСИМАЛЬНОГО МОМЕНТА В ТРАВЕРЕС ДО 88 Т.И.

Нижняя культура краевого предсматривает средние и нижние рядовые вдавленные, средние и нижние крайние краевые, верхние рядовые краевые, верхние крайние краевые.

Все химические элементы отличаются от созданных и изложенных в настоящем Кодексе химических элементов.

Крайние т-образные узелки отличаются от яйцевидных, состоящих из конца трахеи у наружных ств.

Дополнительные закладные в стенах для крепления лестниц наружных ступеней анфилады приведены на рисунках.

В конкретном проекте в заказах завода-изготовителя необходимо привести опалубочные чертежи колонн с расположением заливных деталей, проектированных требованиями конкретного проекта и присвоить наименование соответствующий индекс.

4.2. Всегда принимают высотой 450 км таврового сечения с полкой подошвой двумя свесами для опирания на панели перекрытия. Радиусы расчета определены в соответствии с условиями, полученным на основании статических расчетов рам каркаса, с учетом переделения усилий в соответствии с пластическими деформациями, а также в соответствии с индифферентными нагрузками, возникшими по Указанию по применению унифицированных наименований при проектировании типовых железобетонных конструкций для свободных перекрытий и покрытий зданий. СНиП 3-82-67.

Несущая способность рядов определена расчетными унифицированными нагрузками и значительными поправками по обобщающим эпюрам.

НОМЕР СКАЛА ТУДА ПРЕДУСМАТРИВАЕТ ВЫГЛЯД С ОБЫЧНЫМ АРМОРИРОВАНИЕМ ДЛИНОЙ 2560 ММ И 5560 ММ С РАСЧЕТНЫМИ УДИФФЕРЕНЦИРОВАННЫМИ НАГРУЗКАМИ 7,27Н/П.М. ПРЕДНАЗНАЧЕНЫ НА ПАРДЖЕНСКИЕ ВЫГЛЯДЫ ДЛИНОЙ 5560 ММ И РАСЧЕТНОЙ УДИФФЕРЕНЦИРОВАННОЙ НОГОВОЙ НА

ТК	УКАЗАНИЯ ПО ПРИМЕНЕНИЮ ИЗДЕЛИЙ ПОЯСНИТЕЛЬНАЯ ЗАПИСКА	СЕРИЯ ЧН-0Ч-14 1970
		ВЫПУСК 0

Риглан с обычным профилем изготавливаются в формах ригелей, серии ИЯ-04 выпуск II и отличаются от них закаленными деталями в дополнение к выгнутым арматуре в нижней части ригеля.

Предварительно напряженные втулки изготавливаются с натяжением арматуры на узлы фурм или стендов механическим или электротермическим способом. Предел прочности втулок — 1,5 часа.

43. Панты перекрытия ПВД расчетную нагрузку до 888 кг/м<sup>2</sup> приняты в серии АА-14.

Дополнительной номенклатурой предусматриваются панели под расчетную нагрузку 1250 кг/м<sup>2</sup> (без учета собственного веса), а также салазочные ланты шириной 990 мм.

ВСЕ ДЛЯ ВАШИХ СЕМЬИ И БЫТИЯ 220 В

44. НАВЕСНЫЕ ПАНЕЛИ НА ВНУТРЕННИХ СТЕНАХ ПРИКЛЯТЫ АЛЮМИНИЕВЫМ СИЛОВЫМ КЛЕЕМ ИЛИ СВЕРДЛЫМ КЛЕЕМ К СТЕНАМ. НАВЕСКА ПАНЕЛЕЙ В УРОВНЯХ НЕПРЕКРЫТИЙ ВЫПОЛАЛЯЕТСЯ НА ЗДЕСЬ НИЖЕ ПРИКЛЯТЫХ В СЕРИЯ ПН-84 ВЫПУСК I И II.

Наставляемые сервейк предусматриваются двумерные панели для наружных и внутренних углов зданий с крайней Т-образной колонкой

Стены подпорные рекомендуется возводить из сборных железобетонных подпорных стенок по серии 3480-3. Сборные железобетонные подпорные стены в жилых зданиях возводят встык. Стенка состоит из двух элементов - армированной фундаментной плиты, изогнутых радиальных и стыковых на монтаже.

Вот какая важная мысль вспомнила Елена: «Следует избегать в проекте этого явления».

95. АСТЫЧНЫЕ МАШИ, КЛАЩАДА В ПРОСТУХИ, СБОРНЫЕ АЛГАФРАМЫ ХССТЕЧСТИ, КАВЫКИ ФРНЗУВИИ КАНДЫ КРЫНДАЛЫСЫ СЕВЕРА ИН-СЫ. МОНТАЖНЫЕ ЧЕРТЕЖИ АСТЫЧНЫХ КАСТОК НАЗЫВАЮТСЯ СДЕЛКАМИ В НАСТОЯЩЕЙ СЕРИИ.

#### 4.6. ПРАВЕДЛЕНИЕ И АТБЛАН

а) для изготавления сборных элементов жалюзи обшивки каркаса применяются тяжелые бетонные панели со стойкостью на сжатие 200, 300 и 400.

Наружные стены надземной части предусматрены из керамзитобетона объемным весом 980 кг/м<sup>3</sup> марки 50; цокольные части из керамзитобетона объемным весом 1200 кг/м<sup>3</sup> марки 75.

С АРМІВОВАНИХ, ВІДВАНІ ЗАПРОЕКТОВАНО КРУГЛАЯ СТАЛЬ КЛАССОВ АІ, АІІ, АІІІ та ВІ. ЗАКАЛДИМС ДЕТАЛІ ВРЕ-  
ДУСМОТРЕНО ПОКОДІЛЬНОМІ І ПРОФІЛЬНОМІ СТАЛІ СТ3 НІ КРУГЛАЯ СТАЛЬ АІІІ АІІІІ. ПОВЕРХНІСТЬ ЗАКАЛДИМС ДЕТАЛІВ ПРО-  
ВІДВАДІДАВАТЬСЯ БЫТЬ ЗАЩИЩЕНОЮ СОГЛАСНО СНІ 216-62.

ТК	УКАЗАНИЯ ПО ПРИМЕНЕНИЮ ИЗДАНИЙ	СЕРВИС НН-04-14
1970	ПОЛЯСНИЧАЛЬНАЯ ЗАПИСКА	ВЫПУСК 0 10560 12

## 5. РЕКОМЕНДАЦИИ ПО РАСЧЕТУ КАРКАСА.

5.1. В том случае, когда каркас конкретного здания имеет параметры отличные от параметров, зафиксированных в представляемых в данном альбоме и в типовых схемах, необходимо проводить условия в элементах каркаса и подобрать их значения.

5.2. Для выявления условий в элементах и узлах стяжения каркаса и исходящих подбора издаваемо необходимо выполнить следующие расчеты:

- на вертикальную нагрузку;
  - на горизонтальную / ветровую / нагрузку;
  - на неравномерную осадку опор / случаи необходиимости).
- 2) в случае превышения форматных (СНиП А-В, 1-62) требований по наибольшим расстояниям между температурно-усадочныхными швами, необходимо производить дополнительные расчеты на температурные воздействия.

5.3. Предельные действующие напряжения каркаса расчетных нагрузок в их сочтании выявляются в соответствии с главами СНиП II-А, II-62 и II-В. 1-62.

5.4. На вертикальные нагрузки каркас здания рассчитывается по рамной системе. Расчет рам каркаса выполняется любым из известных способов статического расчета. Допускается пользование достаточными обоснованными приближенными методами расчета упругих систем.

5.5. На горизонтальную / ветровую / нагрузку, действующую в плоскости основных рам каркаса здания рассчитывается как рамная система; из под действий основных рам здания рассчитывается по связям схеме.

5.6. На неравномерную осадку опор (фундаментов) каркас здания рассчитывается, как рамная система. Условия в рамках при расчете на неравномерную осадку опор могут определяться методом перенесенных или любым другим из известных методов.

5.7. При расчете каркасно-рамальных зданий на прочность и устойчивость несущих конструкций (как в первом эксклюзатации, так и в стадии эксплуатации), от воздействия ветровой нагрузки посадка определяется, руководствуясь указаниями СНиП II-62 п-п 6.4, б, ч, а приложением к п. б.

5.8. Перераспределение моментов в рамках за счет неизогнутых деформаций производится от суммарного воздействия вертикальных и горизонтальных нагрузок в пределах 30% упругого момента.

5.9. Расстановку вертикальных диагональных жесткостей в здании или блоке рекомендуется производить симметрично в плане здания. В притивном случае, необходимо рассчитать здание на кручение, возникающее вследствие несовпадения точки приложения равнодействующей ветровой нагрузки и центра тяжести элементов жесткости (в плане здания).

ТК	УКАЗАНИЯ ПО ПРИМЕЧАНИЮ ПОДСТАВОК	СЕДЬМАЯ 11-04-14
1970	ПОЛЯГНОНАЛЬНАЯ ЗАПИСКА	ВЫПУСК 0

## 6. Подбор элементов каркаса по результатам расчета.

6.1. Подбор элементов каркаса из серий ЦБ-04-14, для применения их в проектном здании производится по расчетным нагрузкам, вычисленным для каждого элемента.

6.2. Конструктивные элементы рассчитаны только на воздействие статических нагрузок, без учета динамических нагрузок, а также без учета воздействия, связанных с возможными условиями строительства (важкая изоляция, сейсмика, приводящие грунты и т.п.).

Конструкции каркаса могут применяться без специальных мероприятий при величине предельных осадок основания фундаментов зданий и сооружений, указанных в таблице 10 СНиП II-6-7-62:

6.3. Панели перекрытий подбираются по действующим на них нагрузкам в соответствии с расчетами, показанными на рабочих чертежах издания.

6.4. Подбор ригелей выполняется по действующим на них усилиям в соответствии с исходной способностью передаваемых им арматурой предельной и запасочной арматуры.

6.5. Для подбора балок в результате статического расчета рам, определяются предельная сила и изгибающие моменты в створах и в трансверзах.

Балки подбираются по исходной способности принятых сечений в зависимости от их армирования.

6.6. Расчетную форму квадри, рекомендуется применять разные выше этажа.

6.7. Панели наружных стен подбираются в соответствии с принятыми в проекте размерами окон (или витрин), руководствуясь приемами компоновки наружных стен, приведенными в серии ЦБ-04-14 выпуск 5.

Толщина панелей наружных стен, принята 240 и 320 мм. Толщина покрытий панелей соответственна 110 и 120 мм. Толщина панелей в 6-м блоке из-за отсутствия теплопередачи панелей для изолированных климатических районов определяется по графику, приведенному в серии ЦБ-04-0, выпуск 1 на листе № 9.

И. С. Ж. В.-ПА	Лепский	ПРОФЕРНА	Сборщик	Ходашев
ЗАМ. НАЧ. ОДА	Жуков	ЦЫХОК		
У. ОДА	Жуков	ПРИЛОЖН		
ГР. ОДА	Жуков	ВОДЫНОГИ		
РА. ОДА	Жуков	КОРОТКА		
РАЗДЕЛЫ	Жуков	ПАМЯТКА		
ЗАДАНИЯ	Жуков	ПАМЯТКА		

ТК	УКАЗАНИЯ ПО ИСПОЛЬЗОВАНИЮ ИЗДАНИЙ	СЕРИЯ ЦБ-04-14
1970	ПОЛОСТИТЕЛЬНАЯ ЗАДАСКА	выпуск 0

69. В качестве элементов жесткости возможна применение сборных-железобетонных дифрагм по серии № 0-04.

Дифрагмы изготавливаются вертикальных дифрагм жесткости из компонентов железобетона, из карбона и других материалов, конструктивные параметры которых определяются расчетом, при обеспечении надежной (расчетной) связи их с элементами каркаса.

70. Дифрагмы жесткости рассчитываются на вертикальную нагрузку, как конструкция, заделанная в фундамент.

## 7. Обеспечение прочностного жесткости.

71. Жесткость каркаса в плоскости рам обеспечивается жесткими узлами рам каркаса в сопряжениях с колоннами.

72. Обязательность каркаса в плоскости рам обеспечивается вертикальными дифрагмами в жесткости.

73. Работа рам каркаса и дифрагм жесткости на действие горизонтальных нагрузок обеспечивается работой перекрытия в качестве независимого жесткого яруса.

Узлы, возникющие при изгибе яруса от горизонтальных нагрузок воспринимаются связанными с колоннами втулями или соединенными друг с другом пристенными связями (путем соединения на сварке заглаженных деталей металлические связями), воспринимающими усилия. Обеспечивается тщательная заливка зазоров между пакетами цементным раствором марки не ниже 200. При этом должно быть обеспечено сцепление уложенного раствора с бетоном элементов перекрытий.

## 8. Монтажные схемы для подбора издалий.

84. Для основных типов зданий высотой от одного до пяти этажей с расчетными нагрузками на перекрытие 800 и 1250 кН/кв.м даны монтажные схемы для подбора пересад и колод.

Схемы даны для одно-двух-ярусных проектных зданий. При числе пролетов, больших трех все элементы крайних и средних стоечных рам принимаются соответствующими по крайней и средней стойке трехярусной рамы.

Во всех схемах совмещена маркировка крайних элементов рам: по одному стояку в от оси симметрии показана маркировка Г-образных крайних элементов рам, а по другому - Т-образных крайних элементов.

При наличии отклонений от параметров, заданных в представляемых монтажных схемах, требуется проводить пересчет рам каркасов и соответственно корректировать монтажные схемы.

82. В монтажных схемах проведены только одновидовые рамы, для связей которых из плоскости рам в конструкции яруса необходимо учитывать дополнительную нормальную силу в стоеческих колоннах от действия на дифрагму вертикальной нагрузки.

83. Монтажные схемы составлены в соответствии с требованиями энциклопедии издалий построения зданий "Минск-22" управляемая "Мосстрой-1".

ЧИСЛЕННЫЙ ИДЕНТИФИКАТОР	АЛЛЕГРИЯ	ПРОВЕРКА	КОДЫ СХЕМЫ	КОДЫ ЛИСТЯ
ЧАСТЬ А.	Схемы	Проверка	ЧХОК II	ЧХОК II
РАСПРЕДЕЛЕНИЕ НАГРУЗКИ	Схемы	Проверка	ЧХОК III	ЧХОК III
ПОДСЧЕТ ПОКАЗАНИЙ	Схемы	Проверка	ЧХОК IV	ЧХОК IV
ПОДСЧЕТЫ	Схемы	Проверка	ЧХОК V	ЧХОК V

ТК	УКАЗАНИЯ ПО ПРИМЕНЕНИЮ ИЗДАЛИЙ.	СЕРИЯ ИД-04-14
1970	Пояснительная записка	ВИДУСК В

## 9. Комплекска зданий.

91. Раздвижная стеклянная дверь для плавучих зданий осевой привязки создает широкие возможности для компоновки зданий различной конфигурации с разными рамами каркаса, распахивающийся как вперед, вперед, так и вперед-назад в двух направлениях.

92. Наличие Г-образных колодок обеспечивает возможность расположения лестничной каскады с размерами 6x3м в плане здания параллельно ширине двери к двери к каркасам здания. В плане здания модуль 6x3м различается шириной лестницы для высот этажа 3,3м и трехмаршевые для высоты этажа 4,2м. Выходы на лестничную каскаду с трехмаршевыми лестницами располагаются в каждом этаже в противоположных местах.

93. Лестничные марши приподняты над уровнем перекрытия и промежуточных пандусов. Внутренние стены лестничных каскадов выполнены из кирпича или других стенных материалов, отвечающих противопожарным требованиям.

94. Лестничные каскады состоят из кирпича могут выполняться независимо от каркаса здания, так называемые плавающие. В этом случае лестничные марши и пандусы приподняты на и существующих стенах.

Стены лестничных каскадов рекомендуется использовать в качестве дифрагм жесткости.

95. Абсолютные высоты, рекомендуется осуществлять путем установки парных блоков с соединением модулем стекла в прилегающих к нему проемах.

Таким же образом могут быть решены пропорции зданий, имеющих разные высоты этажей и разную этажность.

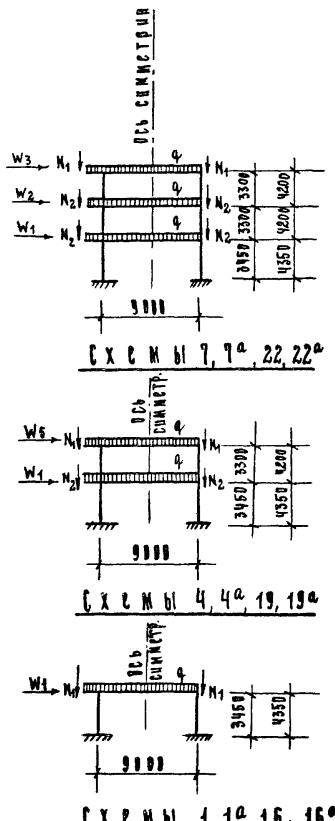
96. Кабинки наружных стенных панелей предусматривают многообразные решения фасадов в зависимости от применяемых столярных изделий или установки витрин.

Расположение закладных деталей в элементах каркаса и в панелях наружных стен определяет одинаковую во всех случаях привязку всех оконного проема к потолку помещения, равную 595мм. Различная высота оконных проемов получается за счет различной высоты подоконной части стены.

СИПКИ	ЛЕННИНГРАДСКАЯ ОБЛАСТЬ	Санкт-Петербург	КОМПЛЕКСНЫЙ ПЛАН
СИПКИ	ЛЕННИНГРАДСКАЯ ОБЛАСТЬ	Санкт-Петербург	КОМПЛЕКСНЫЙ ПЛАН
СИПКИ	ЛЕННИНГРАДСКАЯ ОБЛАСТЬ	Санкт-Петербург	КОМПЛЕКСНЫЙ ПЛАН
СИПКИ	ЛЕННИНГРАДСКАЯ ОБЛАСТЬ	Санкт-Петербург	КОМПЛЕКСНЫЙ ПЛАН
СИПКИ	ЛЕННИНГРАДСКАЯ ОБЛАСТЬ	Санкт-Петербург	КОМПЛЕКСНЫЙ ПЛАН

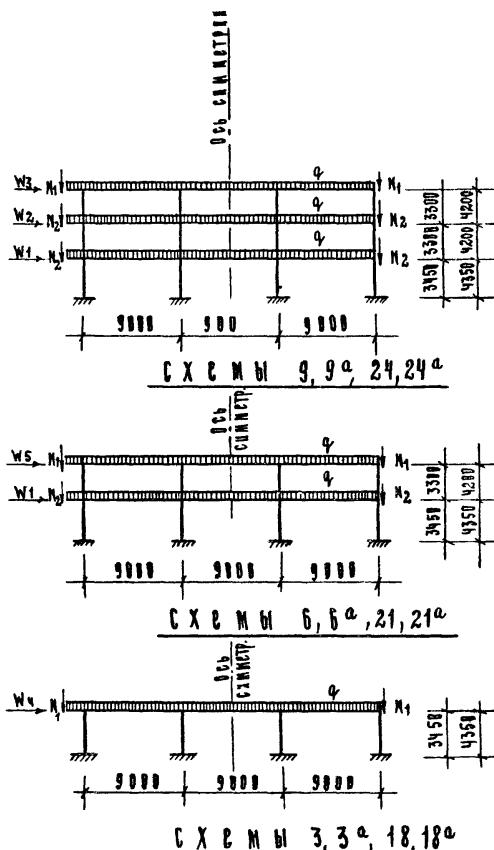
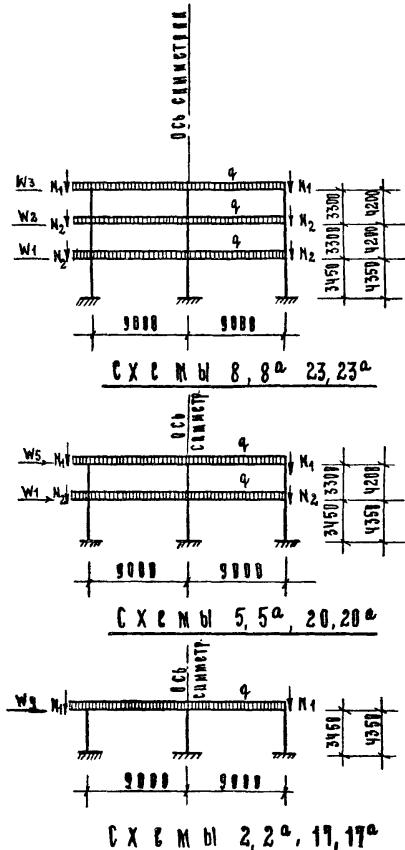
ТК	УКАЗАНИЯ ПО ПРИМЕНЕНИЮ ИЗДАНИЙ	СЕРИЯ Ч-04-Ч
1970	Пояснительная записка	ВЫПУСК 0

ГОСТЫ И СТАНДАРТИЗАЦИЯ  
ПАЧКА  
ГЛ. ПРИКЛЮЧЕНИЯ  
ГОСУДАРСТВЕННЫЙ  
СОВЕТ СССР  
ПО СТАНДАРТИЗАЦИИ  
И КОМПЛЕКСНОМУ  
ПРОИЗВОДСТВУ  
И ТЕХНИЧЕСКОМУ  
РЕГУЛИРОВАНИЮ  
СЕМЕЙСТВО  
СТАНДАРТОВ  
ПОЛОСТНЫХ РАМ  
ДЛЯ МАШИН  
И ПРИНАДЛЕЖНОСТЕЙ  
К НИМ

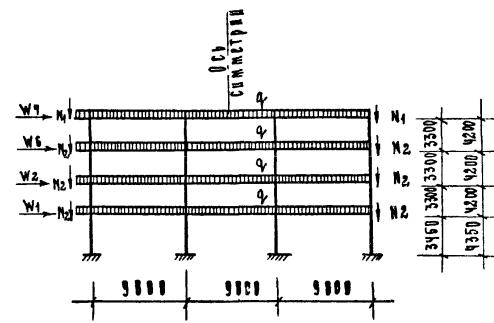
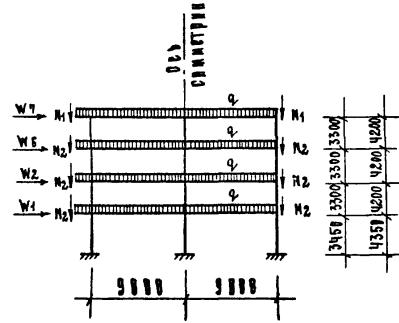
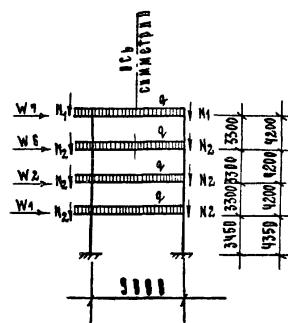
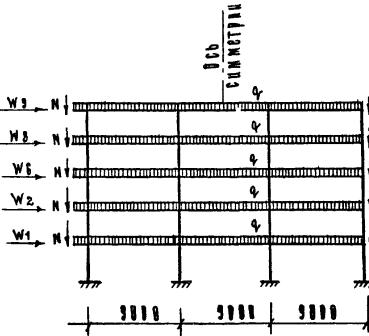
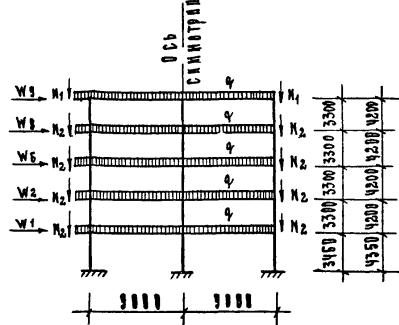
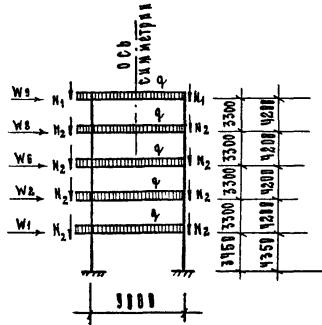


ПРИМЕЧАНИЕ

1. ВЕЛИЧИНЫ НАГРУЗОК СМ. ГЛАСТ № 3



ГОСТ	УКАЗАНИЯ ПО ПРИМЕНЕНИЮ ИЗДАНИЙ	СЕРИЯ 11-84-14
1970	СХЕМЫ ЗАГРУЖЕНИЯ ПОЛОСТНЫХ РАМ	ВЫПУСК 0 АВГУСТ 1



ПРИМЕЧАНИЯ:

4. ВСТАВКИ ПАРТУЗОВ СМ. АЛСТ №3.

ТК	УКАЗАНИЯ ПО ПРИМЕНЕНИЮ ИЗДЕЛИЙ	СЕРИЯ И-04-14
1970	СХЕМЫ ЗАГРУЖЕНИЯ ПОПЕРЕЧНЫХ РАМ	ВЫПУСК 0 АЛСТ № 2

## РАСЧЕТНЫЕ ГОРИЗОНТАЛЬНЫЕ ВЕТРОВЫЕ НАГРУЗКИ (УЗЛДВЫЕ)

ПРИ ВЫСОТЕ ЭТАЖА M	ДЛЯ РАБОТЫ СССР	НА ГРУЗКА /TH./								
		W1	W2	W3	W4	W5	W6	W7	W8	W9
3.3	I	0.90	0.90	0.8	0.78	0.78	0.91	0.80	0.93	0.89
	II	1.17	1.19	1.03	1.01	1.01	1.18	1.03	1.21	1.15
	III	1.51	1.51	1.33	1.30	1.30	1.52	1.33	1.56	1.48
	IV	1.84	1.84	1.62	1.59	1.59	1.86	1.62	1.92	1.82
4.2	I	1.15	1.19	0.97	0.91	0.91	1.26	0.97	1.29	1.14
	II	1.48	1.54	1.26	1.18	1.18	1.63	1.26	1.67	1.47
	III	1.90	1.98	1.62	1.52	1.52	2.10	1.62	2.15	1.89
	IV	2.33	2.42	1.98	1.86	1.86	2.56	1.98	2.65	2.33

## ВЕРТИКАЛЬНЫЕ РАСЧЕТНЫЕ НАГРУЗКИ НА РИГАХ РАМ ХАРКАСА

НАГРУЗКА	ПРИ ВРЕМЕННОМ ФОРМАТЕЛЬСТВЕ НА ПАРКУЗЕ С НА ПЕРЕКРЫТИИ КГ/М <sup>2</sup>	НАИМЕНОВАНИЕ НАГРУЗОВКИ			
		УДАЛЕННАЯ НА ПАРКУЗЕ	В ТОМ ЧИСЛЕ ВРЕМЕН-	ОТ СОСТОЯНИЯ ВСЕХ РАБОЧИХ СИСТЕМ	ЧИСЛОВОЕ ПОДАЧИ
НА РАБОЧИХ БУРОВЫХ МЕЖДУЭТАЖНОГО ПЕРЕКРЫТИЯ	500	72	3.6	0.42	7.62
НА РАБОЧИХ БУРОВЫХ КОРОБСКОГО ПОДКРЫТИЯ		52	1.26	0.42	5.62

## ПРИЧАСТИЯ:

1 НАГРУЗКИ ОТ ВЕСА ИНДУСТИРИЧЕСКИХ  
СТЕКЛ ПРИНЯТЫ ПО ВСЕМУ ПАНДЕКТИЮ,  
ПРИВЕДЕННЫХ В АЛЬБОМЕ АИ-04-5.

**Н<sub>1</sub>- ВСА НАРАСТА ВЫСОТОЙ  
120 см ТОЛЩИНОЙ 32 см**

**Н<sub>2</sub>-ВТ ВЕСА ГАУХНХ СТВН  
ТОДЩИНОЙ 32СН.**

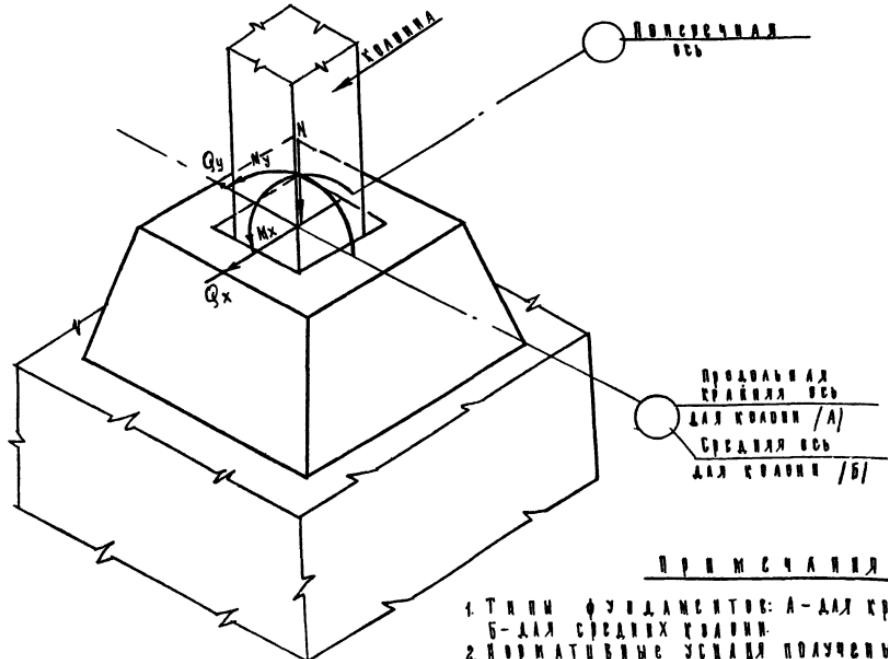
N<sub>1</sub> - ОТ ВЕСА КАРНИЗА

**N<sub>2</sub>** - от веса пакета высотой 60 см  
твёрдой 24 см и остатка на 8  
стальной части стены 50 кг/м<sup>2</sup>

## ВЕРТИКАЛЬНАЯ НАГРУЗКА ОТ ВЕСА ПАРУЖНЫХ СТЕН

ПРИ ВЫСОТЕ ЭТАЖА (м)	НОРМАТИВНАЯ		РАСЧЕТНАЯ		
	N <sub>1</sub> T	N <sub>2</sub> T	N <sub>1</sub> T	N <sub>2</sub> T	
3.3	МАКСИМАЛЬН	2.9	7.2	3.2	7.9
	МИНИМАЛЬН	2.0	4.6	4.8	4.4
4.2	МАКСИМАЛЬН	2.9	9.3	3.2	10.2
	МИНИМАЛЬН	2.0	4.8	4.8	4.52

ТК	УКАЗАНИЯ ПО ПРИМЕНЕНИЮ ИЗДЕЛИЙ	СЕРИЯ Н-Ч-Ч-14
1970	НАГРУЗКИ НА РАМЫ КАРКАСА	ВЫПУСК 0 АВГСТ 10560 19



### ПРИМЕЧАНИЯ

1. ТИПЫ ФУНДАМЕНТОВ: А - ДЛЯ КРАЕВЫХ КВАДРОВ  
Б - ДЛЯ СРЕДНИХ КВАДРОВ.  
2. ИНФОРМАТИВНЫЕ УСЛОВИЯ ПОЛУЧЕНИЯ ПУТЯМ  
ДЛЯ КРАЕВЫХ НАГРУЗОК НА ОСРЕДНЕНИЙ КОЭФФИЦИЕНТ ПЕРЕГРУЗКИ 1,15.

3. В ТАБЛИЦАХ УСЛОВИЯ НА ФУНДАМЕНТЫ НА ЧЕРТЕЖАХ МНОТАЖНЫХ СХЕМ УКАЗАНЫ:

Н. ПМК	ДЛЯ КВАДРОВ - А		ДЛЯ КВАДРОВ - Б		Н. ПМК
	ДЛЯ КВАДРОВ - А	ДЛЯ КВАДРОВ - Б	ДЛЯ КВАДРОВ - А	ДЛЯ КВАДРОВ - Б	
Н. ПМК					Н. ПМК
Б					Н. ПМК

4. В СХЕМАХ УКАЗАНЫ ДОПОЛНИТЕЛЬНЫЕ УСЛОВИЯ ОТ НАГРУЗОК НА ФУНДАМЕНТЫ ТОРЦЕВЫХ КВАДРОВ.

ТК	УКАЗАНИЯ ПО ПРИМЕНЕНИЮ ИЗДАНИЙ	СЕРИЯ НД-84-14
1970	СХЕМА НАГРУЗОК НА ФУНДАМЕНТЫ	ВИДЕОК 0 4

ГР. НИЖНИЙ  
ДАЧ. ДА  
ГР. Н.Ж.П.  
ГЛ. ОБХ.П.  
РАЗРАБОТКА  
ЦЕНТР  
СТАНКИ  
ЭЛЕКТРИЧЕСТВО

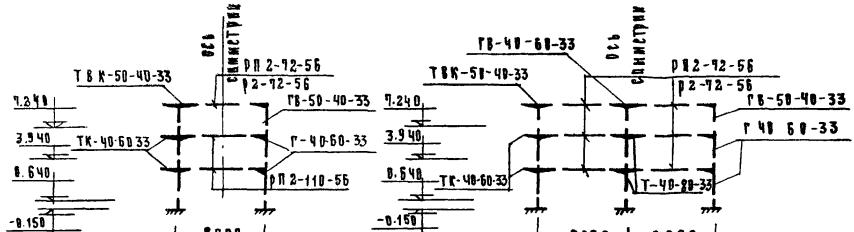


СХЕМА № 7

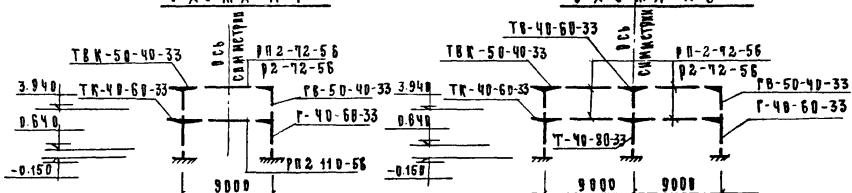


СХЕМА № 8

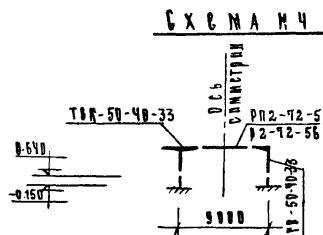


СХЕМА № 4

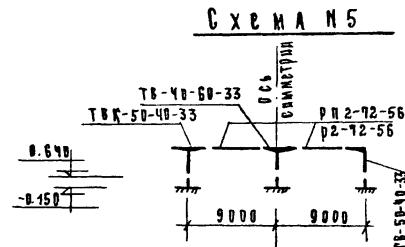


СХЕМА № 5

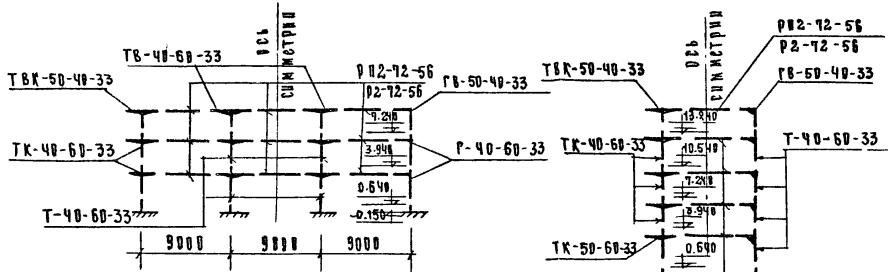
ПРИМЕЧАНИЯ:

1. ГОВОРЯЩИЕ С ДАННЫМ ЛИСТОМ СМ. ЛИСТ Ч

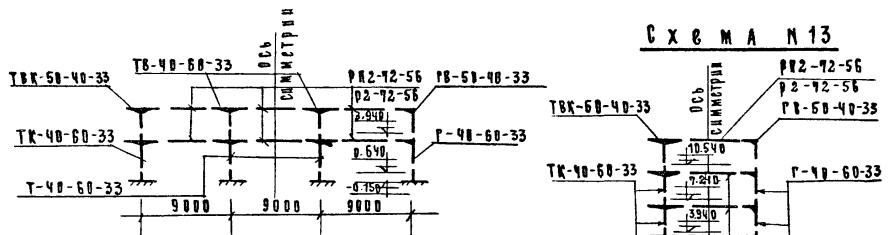
## УСЛОВИЯ НА ФУНДАМЕНТЫ РЯДОВЫХ КОЛОНН

НН МОНТАЖНЫХ СХЕМ	ТИП ФУНДАМ.	ОСНОВНОЕ СЧЕТКАНИЕ НАГРУЗОК				
		Н т	Nx тм	Mу тм	Gx т	Gy т
Схема № 1	A	33 44	20 30	0.9 (1.2)	10.1 (1.1)	
	Б	—	—	—	—	—
Схема № 2	A	33 44	20 30	13.1 (1.2)	11.4 (1.1)	
	Б	60 40	5.3 (2.4)	4.5 (2.2)		
Схема № 4	A	78 90	38 45	9.5 (1.2)	8.3 (1.1)	
	Б	—	—	—	—	—
Схема № 5	A	78 90	382 45	10.5 (1.2)	9.1 (1.1)	
	Б	112 70	8.5 (2.4)	7.4 (2.2)		
Схема № 7	A	118 114	55 70	13.5 (1.2)	12.1 (1.1)	
	Б	—	—	—	—	—
Схема № 8	A	118 119	56 78	15.4 (1.2)	13.3 (1.1)	
	Б	172 105	10.6 (2.4)	9.3 (2.2)		

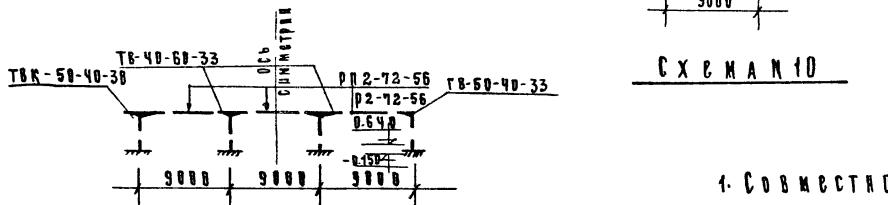
СЕРИЯ Н-04-14	УКАЗАНИЯ ПО ПРИМЕНЕНИЮ ВЗДЕЛЬ	1970 МОНТАЖНЫЕ СХЕМЫ ПОД РАСЧЕТНУЮ ВЫНОСКУ 800 КГ/М <sup>2</sup> С Т. 3.3 М	ВЫНОСК Лист 9 6
10560 24			



C x e M A N G



CEMANS



CXE MAN 3

ТК	УКАЗАНИЯ ПО ПРИМЕНЕНИЮ ИЗДАНИЙ	СЕРИЯ ИД-ЧЧ-14
1970	МОНТАЖНЫЕ СХЕМЫ ПОД РАСЧЕТЫ = 3.3 м. НАГРУЗКУ ВОД КГ/М <sup>2</sup> С ЛЭТ. = 3.3 м.	ВЫПУСК 0 АЛЛЕР 6

4. Совместно с данным листом см. лист Ч.

## П Р И М Е Ч А Н И Й

ИЧОКИ  
ВОЛЫНСКОЙ  
ПУДОЖИЙ  
КРАДАШЕВКА

卷之三

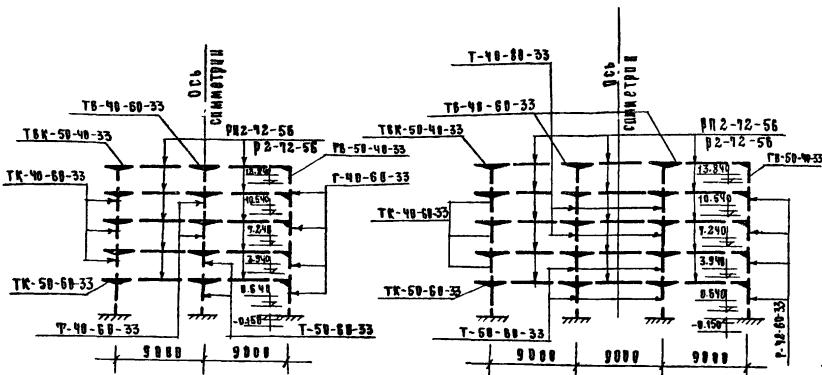


СХЕМА N14

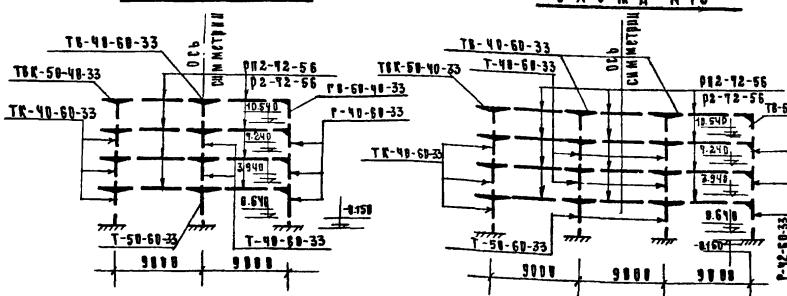


СХЕМА N15

ПРИМЕЧАНИЕ:

В СОВМЕСТИВ С ДАННЫМ АНСТОМ СМ. АВСТ 4.

## УСЛОВИЯ НА ФУНДАМЕНТЫ РЯДОВЫХ КЛАДИ

N N МОНТАЖНЫХ СХЕМ	ТИП ФУНДАМЕНТА	ОСНОВНОЕ СОЧЕТАНИЕ НАГРУЗОК				
		M т	Mx тм	My тм	Gx т	Gy т
СХЕМА N14	A	156 166 168	76 95 95	15.2 (1.2)	13.2	(1.1)
	Б	2,84 141	—	6.3 (2.4)	5.5	(2.2)
СХЕМА N12	A	156 168 168	76 95 95	14.0 (1.2)	12.2	(1.1)
	Б	2,84 141	—	13.8 (2.4)	12.0	(2.2)
СХЕМА N14	A	195 213 213	93 114 114	14.9 (1.2)	13.0	(1.1)
	Б	292 195	—	12.5 (2.4)	11.8	(2.2)
СХЕМА N15	A	195 213 213	93 114 114	14.8 (1.2)	12.9	(1.1)
	Б	292 175	—	11.1 (2.4)	9.7	(2.2)

TK	УКАЗАНИЯ ПО ПРИМЕНЕНИЮ ВЗДВИЖ	СЕРВИС	
		11-04-14	11-04-14
1970	МОНТАЖНЫЕ СХЕМЫ КЛД. РАСЧЕТНАЯ НАГРУЗКА 800КГ/М <sup>2</sup> С КЗ=3.3И	ВЫПУСК В	АВСТ 9

10560 23

**ЧИКИЕР**  
 ГЛ. ИНЖЕНЕР  
 НАЧ. ОГДА  
 ГЛАВНАЯ ПР.  
 ГОРОДСКОЙ  
 ЗАКАЗНИК РАЗРАБОТКА  
 КУДАНИЧИ  
 ЧУХОТКА  
 БОЛЫШЕГОРСК  
 ПРИГОДУ  
 АМЫШСЫ

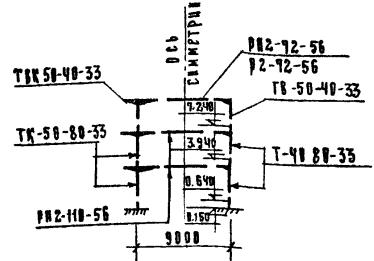
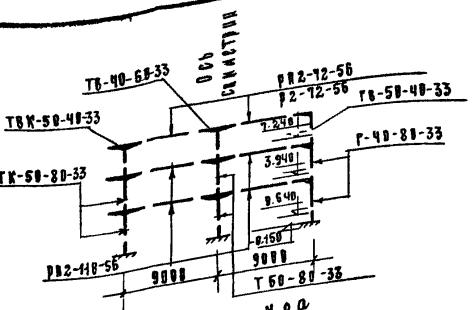


СХЕМА N1a



**УСИЛЕНИЯ НА ФУНДАМЕНТЫ РЯДОВЫХ КВАДР**

НН МОНТАЖНЫХ СХЕМ	ТКН ФУНДАМ.	ОСНОВНОЕ СОЧЕТАНИЕ НАГРУЗОК				
		M т	Mx мм	My мм	Qy т	Qu т
СХЕМА N1a	A	35 44 38	20 44 30	11.7	(1.8)	10.1 (1.6)
	Б	—	—	—	—	—
СХЕМА N2a	A	35 44 38	20 44 30	13.1	(1.8)	11.4 (1.6)
	Б	68 48	5.3	(3.6)	4.5	(3.2)
СХЕМА N4a	A	95 105 95	38 45	15.1	(1.8)	13.1 (1.6)
	Б	—	—	—	—	—
СХЕМА N5a	A	35 105 45	38 45	17.5	(1.8)	15.2 (1.6)
	Б	135 70	12.8	(3.6)	11.1	(3.2)
СХЕМА N7a	A	144 174 71	58 71	18.8	(1.8)	16.4 (1.6)
	Б	—	—	—	—	—
СХЕМА N8a	A	144 174 71	58 71	21.1	(1.8)	18.4 (1.6)
	Б	228 105	16.3	(3.6)	14.2	(3.2)

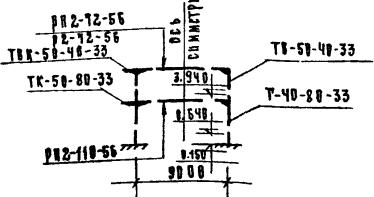


СХЕМА N4a

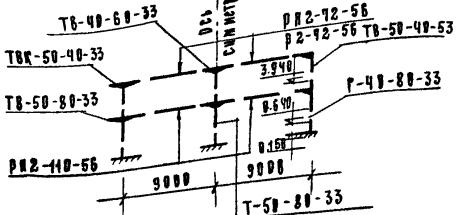


СХЕМА N3a

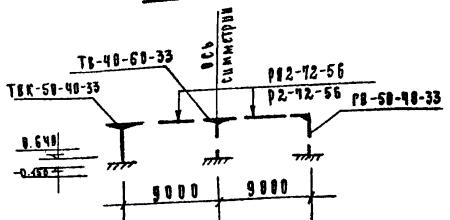
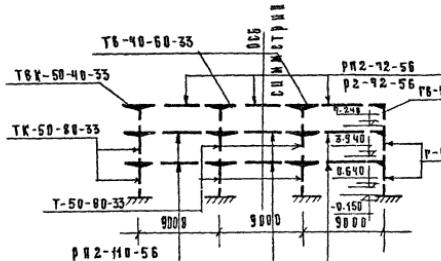


СХЕМА N5a

**ПРИМЕЧАНИЕ**

1. СОВМЕСТНО С ДАННЫМ ЛИСТОМ СМ. АВСТ 4.

ТК	УКАЗАНИЯ ПО ПРИМЕНЕНИЮ ИЗДЕЛИЙ	СЕРИЯ Н-14-14
1970	МОНТАЖНЫЕ СХЕМЫ под расчётную нагрузку 1250 кг/м <sup>2</sup> с н.эт. = 3.3 м	ВЫПУСК 0 АВСТ 8



C X E M A N G A

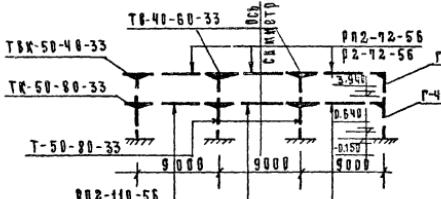
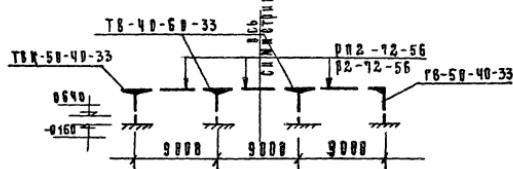
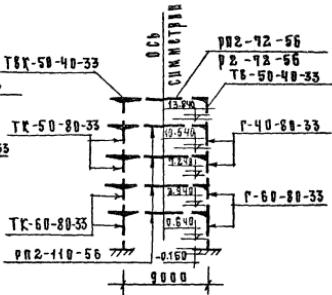


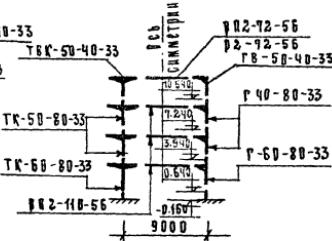
СХЕМА НГА



EXCEMA N3A



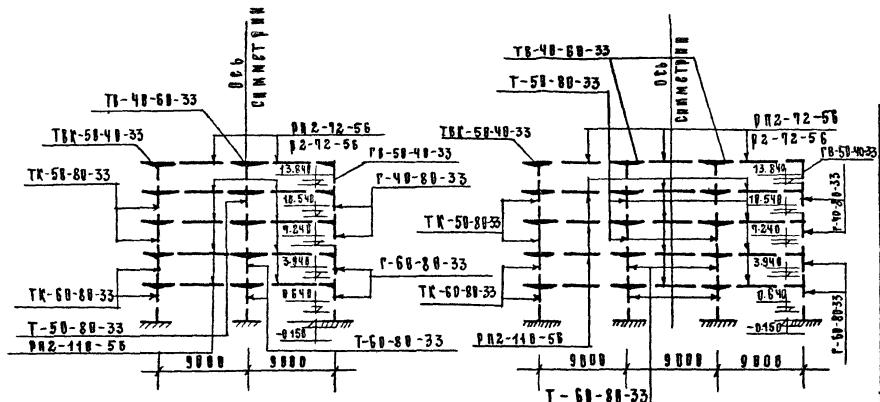
C X E M A N 13A



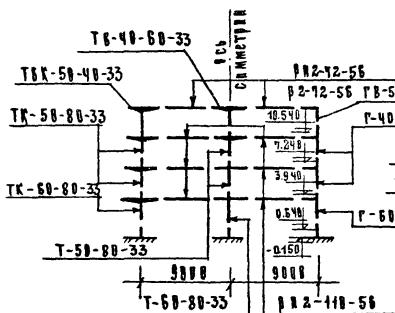
EXPLANADA

ПРИМЕЧАНИЯ: В ДАННЫХ АНКЕТАХ СМ. АВЕРТЫ

ТК	УКАЗАНИЯ ПО ПРИМЕНЕНИЮ ИЗДЕЛИЙ	СЕРИЯ ДБ-04-14
1970	МОНТАЖНЫЕ СХЕМЫ ПОД РАСЧЕТНУЮ НАГРУЗКУ 1258 КГ/М <sup>2</sup> С Н.ЭТ. = 3.3 М	ВЫПУСК АВГСТЯ 3



EXCEMA N 14<sup>a</sup>



C X E M A N 11a

C X E M A N 12a

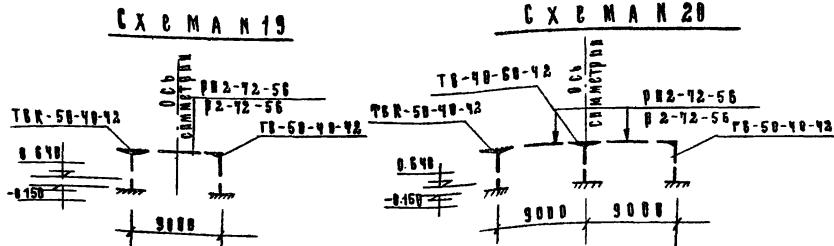
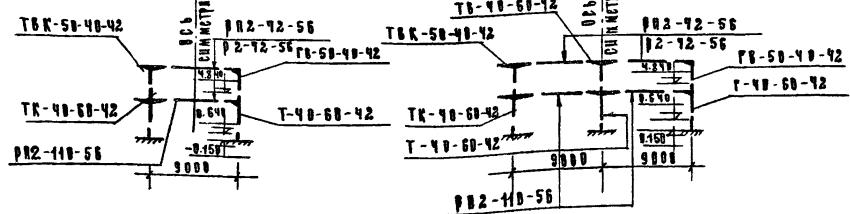
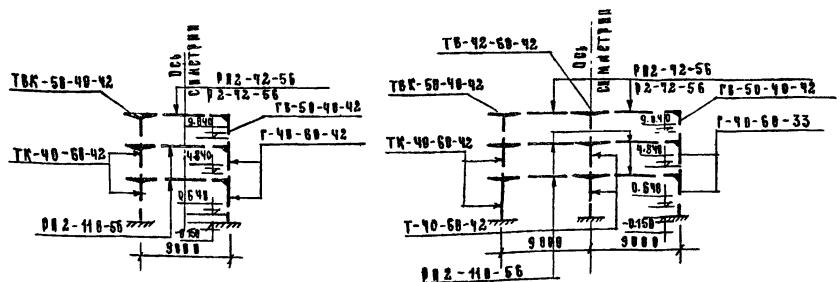
УСИЛЕНИЯ НА ФУНДАМЕНТЫ РАДОВЫХ КЛАДОВЫХ						
N N МОНТАЖНЫХ СХЕМ	ТИП ФУНДАМ	ОСНОВНЫЕ СЧЕТАНИЯ НАГРУЗОК				
		M M	MK TM	MU TM	Qx T	Qy T
СХЕМА М10	A	240 75 252 96	19.9	(4.8)	17.3	(4.6)
	B	305 112	18.1	(3.6)	14.9	(3.2)
СХЕМА М12	A	200 76 252 96	19	(4.8)	16.5	(4.6)
	B	310 112	21.6	(3.6)	18.4	(3.2)
СХЕМА М14	A	240 93 310 114	18.6	(4.8)	16.2	(4.6)
	B	388 116	11.3	(3.6)	9.9	(3.2)
СХЕМА М15	A	242 93 310 114	19.6	(4.8)	16.7	(4.6)
	B	388 116	16.1	(3.6)	14	(3.2)

## ПРИЧЕСЧАНИЯ

1 СОВМЕСТНО С ДАННЫМ  
- АЧСТОМ СМ. АЧСТ Ч.

УКАЗАНИЯ ПО ПРИМЕНЕНИЮ ИЗДЕЛИЙ		СЕРИЯ ЦД-ВЧ-14
1970	МОНТАЖНЫЕ СХЕМЫ ПОД ВАСЧТНКЮ НАГРУЗКУ 1250 КГ/М <sup>2</sup> ПО СНЭТ. = 3 ЗМ	ВЫПУСК 0 АКСТН 10560 26

Д. НИКИТИН	АЛЕКСАНДР НИКОЛАЕВИЧ
ГА. ЧУДА	НИХОЛ
ГА. НИКИТИН	БОЛЫШЕВСКИЙ
ГА. НИКИТИН	ПРИДЖИХ
ГА. НИКИТИН	КИДАШЕВЫЙ

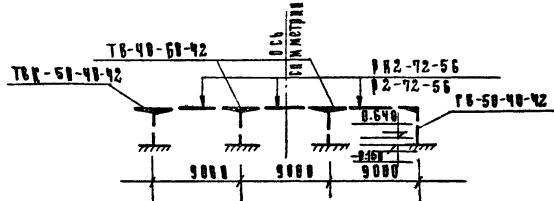
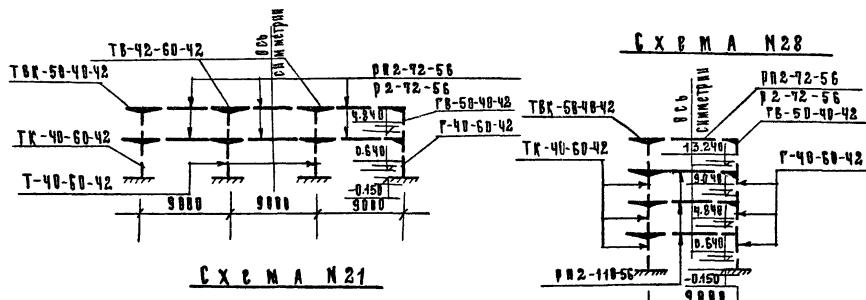
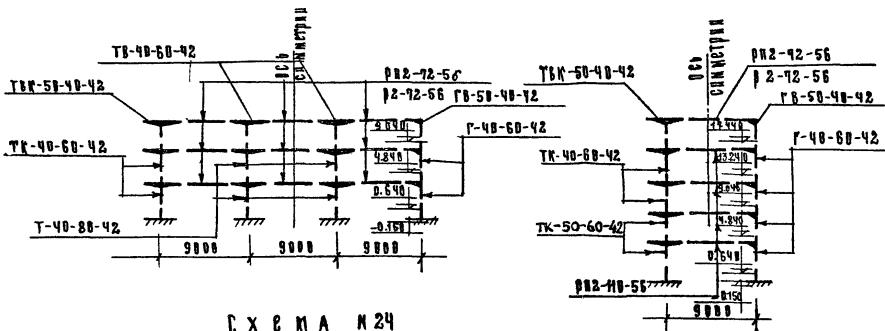


ПРИМЕЧАНИЕ  
1. СВЯЗЬ С ДАЛЬНИМ АВТОМОМ СМ. ЛИСТ Ч.

### УСИЛИЯ НА ФУНДАМЕНТЫ РЯДОВЫХ КОДИН

НН МОНТАЖНЫХ СХЕМ	ТАК ФУНДАМ	Основные сочтание нагрузок	Усилия на фундаменты рядовых колонн					
			N т	Mx тм	My тм	Qx т	Qy т	Qz т
СХЕМА N 16	A	33 49 50	20 11.1 (1.5)	2.4 8.4 (1.8)				
	Б	—						
СХЕМА N 17	A	33 49 50	20 12.4 (1.5)	2.4 8.5 (1.8)				
	Б	68 48	2.4 5.2 (3.0)	3.6 (2.0)				
СХЕМА N 19	A	38 50 45	20 10.5 (1.5)	2.4 7.5 (1.8)				
	Б	—						
СХЕМА N 20	A	18 32 30 45	20 11.6 (1.5)	2.4 8.0 (1.8)				
	Б	70 70	2.4 9.6 (3.0)	6.7 (2.0)				
СХЕМА N 22	A	18 56 144 70	20 12.5 (1.5)	2.4 8.8 (1.8)				
	Б	—						
СХЕМА N 23	A	18 56 144 70	20 14.5 (1.5)	2.4 10.0 (1.8)				
	Б	172 105	2.4 9.8 (3.0)	6.2 (2.0)				

ТК	УКАЗАНИЯ ПО ПРИМЕНЕНИЮ НАЗАДАЙ	СБР-11 ЦД-04-14
1970	МОНТАЖНЫЕ СХЕМЫ ПОД РАСЧЕТНУЮ НАГРУЗКУ 800 КГ/М <sup>2</sup> С Н ЗТ = 4.2 М	ВЫДАС В АВТО 14



ПРИКЛЮЧАНИЯ.

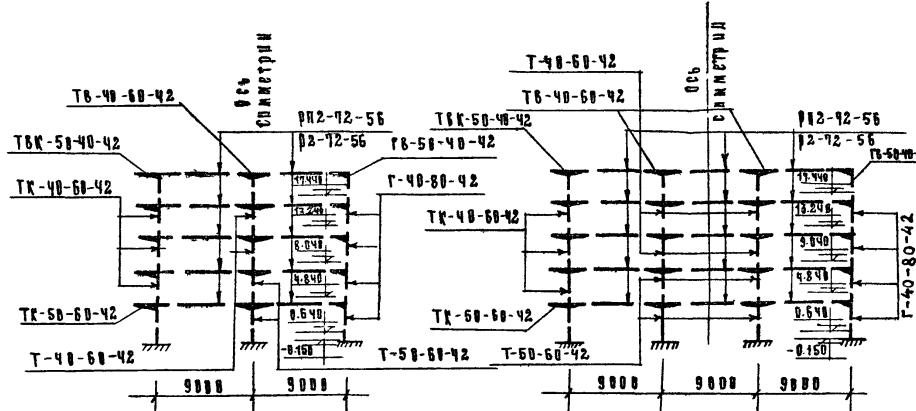
СОВМЕСТНО С ДАННЫМ Листом см Акт Nч.

УСИЛЕНИЯ НА ФУНДАМЕНТЫ РЯДОВЫХ КОЛОНН

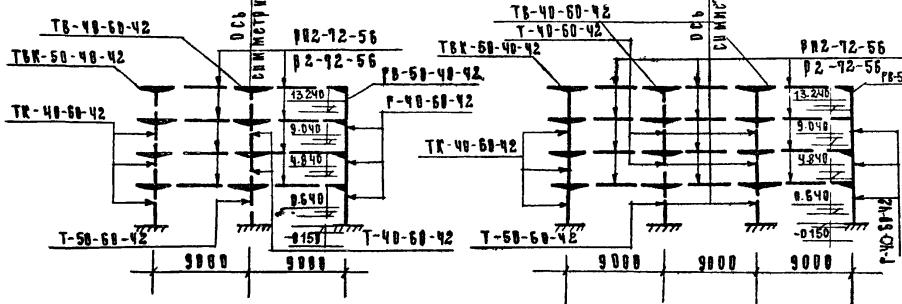
N N МОНТАЖНЫХ СХЕМ	ТИП ФУНДАМЕНТОВ	ОСНОВНОЕ СОЧЕТАНИЕ НА ГРУЗОК				
		N п	Mx тм	Nу тм	Qx т	Qy т
<u>СХЕМА N18</u>	A	33 44	20 30	18 (1.5)	9.8 (1.0)	
	Б	68 48	—	7 (3.0)	4.8 (2.0)	
<u>СХЕМА N21</u>	A	78 90	58 46	11.5 (1.5)	9.9 (1.0)	
	Б	112 70	—	12.3 (3.0)	8.5 (2.0)	
<u>СХЕМА N24</u>	A	118 144	56 70	14.5 (1.5)	10.8 (1.0)	
	Б	172 105	—	18.6 (3.0)	7.3 (2.0)	
<u>СХЕМА N25</u>	A	155 188	76 95	12.9 (1.5)	8.8 (1.0)	
	Б	—	—	—	—	
<u>СХЕМА N28</u>	A	195 245	93 114	12.7 (1.5)	8.8 (1.0)	
	Б	—	—	—	—	

ТК	УКАЗАНИЯ ПО ПРИМЕНЕНИЮ ИЗДАНИЙ	БЕЗВИД	
		1970	1970-04-44
	МОНТАЖНЫЕ СХЕМЫ ДЛЯ РАСЧЕТНОЙ НАГРУЗКИ 800 кН/м <sup>2</sup> С Н.Э.Т. = 4.2 м	выпуск 0	акт № 12

ПАМЯТНАЯ	С	АЛОСКАН	ИГОРЯЧЕВ	Харев	КАШАКИНА
ЛУЧ ОТА-	С	ЛУЧОКИ			
РАЧИКИ ПР.	С	БОЛЫСТРЫ			
ГА. ЧИК-ПР.	С	ПРИГОДНЫЙ			
ТОРГОВИХ	С				
ЗАДНИХ	С	КОДАЧИСВА			



EXPLANATION



CHEMA N26



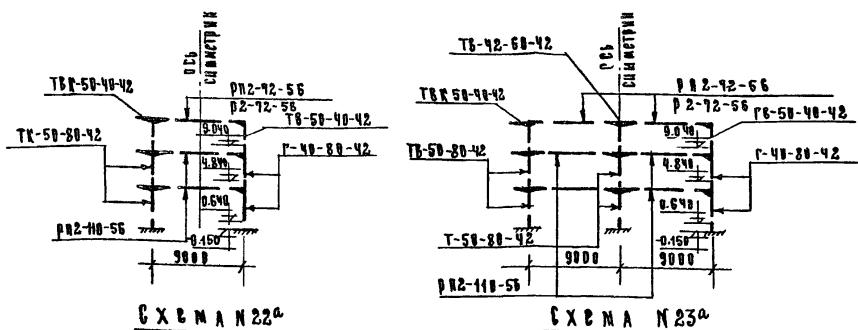
УСТАНОВЛЕНИЯ ПО ФУНДАМЕНТАЛЫ ВЛАДЕНИЯ КОЛЛЕКЦИЕЙ

НН МОНТАЖНЫХ СХЕМ	ТИП ФУНДАМ	ОСНОВНОЕ СЧЕТЫНИЕ НА ГРУЗЫ					
		N м	Nx мм	Ny мм	Qx т	Qy т	
СХЕМА N26	A	155 176 188 95	9.5	(1.5)	6.6	(1.0)	
	B	224 144	5	(3.0)	3.5	(2.0)	
СХЕМА N27	A	155 176 188 95	11.4	(1.5)	7.9	(1.0)	
	B	224 144	12.5	(3.0)	8.6	(2.0)	
СХЕМА N29	A	195 215 243 95 114	11.4	(1.5)	7.9	(1.0)	
	B	232 195	9.8	(3.0)	6.2	(2.0)	
СХЕМА N30	A	195 215 243 95 114	16.9	(1.5)	11.6	(1.0)	
	B	232 195	13.7	(3.0)	9.3	(2.0)	

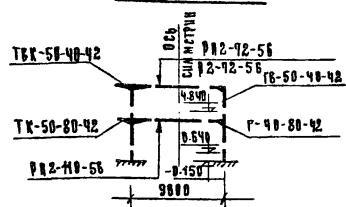
#### ПРИМЕЧАНИЯ

#### 4. СВЯЩЕНСТВО С ДАННЫМ АЛСТОМ СМ. АЛСТЧ.

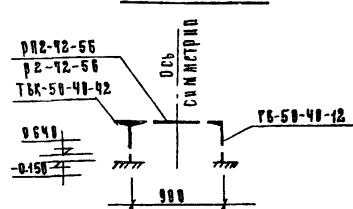
ТК	УКАЗАНИЯ ПО ПРИМЕНЕНИЮ ИЗДАНИЙ	СЕРИЯ И-Н-04-14
1970	МОНТАЖНЫЕ СХЕМЫ ДЛЯ РАСЧЕТНОЙ ЧАСТИ НАГРУЗКА У 800 КГ/М <sup>2</sup> С ВЭТ = 4.2 М	ВЫПУСК В АВГУСТУ 13



C X E M A N 22<sup>a</sup>



EXEMA N19°



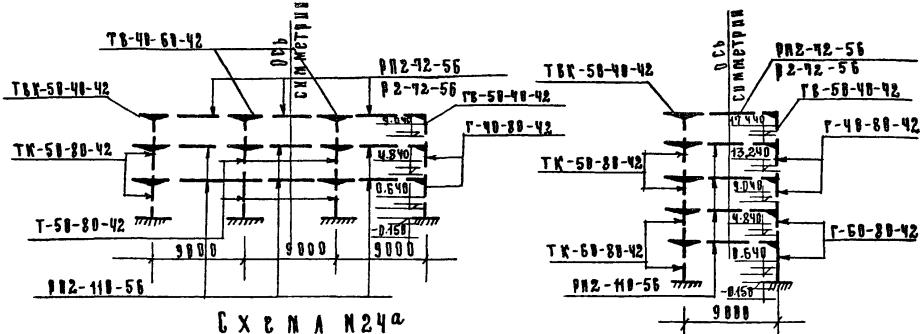
EXPERIMENT 16<sup>a</sup>

## ПРИМЕЧАНИЯ

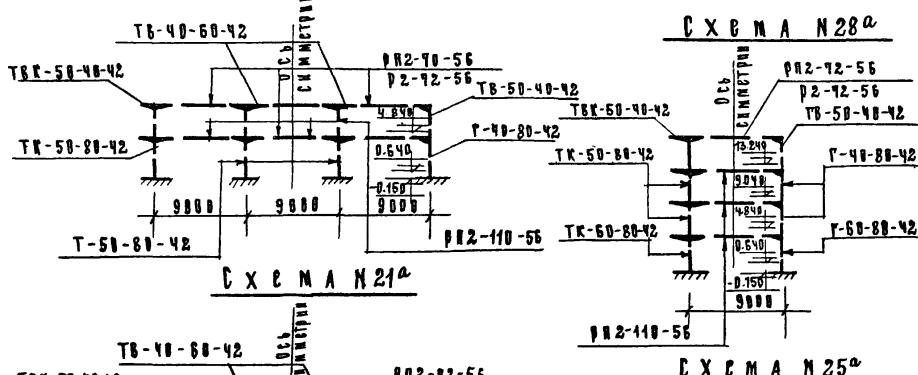
1. СОВМЕСТН С ДАННЫМ ЛИСТОМ СМ. ЛИСТЧ

УСТАНОВКА ФУНДАМЕНТОВ РЯДОВЫХ КЛАДИ		ОСНОВНОЕ ОЧИСТАНИЕ НАГРУЗОК					
НН МОНТАЖНЫХ СХЕМ	ТИП ФУНДАМ.						
		N м	Mx мм	My мм	Gx т	Gy т	
СХЕМА 15а	A	$\frac{35}{40}$ $\frac{20}{30}$	—	11.7	(2.1)	10.7	(1.4)
	B	—	—	—	—	—	—
СХЕМА К17а	A	$\frac{35}{40}$ $\frac{20}{30}$	—	13.4	(2.1)	9.3	(1.4)
	B	$\frac{60}{40}$	—	6.5	(4.2)	4.5	(2.8)
СХЕМА К19а	A	$\frac{35}{40}$ $\frac{38}{45}$	—	15.1	(2.1)	13.1	(1.4)
	B	—	—	—	—	—	—
СХЕМА К20а	A	$\frac{95}{105}$ $\frac{38}{45}$	—	15.3	(2.1)	10.6	(1.4)
	B	$\frac{135}{70}$	—	14.1	(4.2)	9.8	(2.2)
СХЕМА К22а	A	$\frac{141}{144}$ $\frac{58}{44}$	—	18.8	(2.1)	16.4	(1.4)
	B	—	—	—	—	—	—
СХЕМА К23а	A	$\frac{191}{174}$ $\frac{58}{71}$	—	18.1	(2.1)	19.9	(1.4)
	B	$\frac{228}{405}$	—	17.8	(4.2)	12.3	(2.2)

ТК	УКАЗАНИЯ ПО ПРИМЕНЕНИЮ ИЗДАСАЙ	СЕРВИСНАЯ КАРТА	
		НН-ВЧ-14	НН-ВЧ-14
1970	МОНТАЖНЫЕ СХЕМЫ ПОДАЧ РАСЧЕТНЫЕ ПАРГРУЗКИ 1250 кг/м <sup>2</sup> С 1 ЗТ = 4.2 м	ВЫПУСК АПРЕЛЯ 0	14



C X E N A N 24a



**C X E M A N 21a**

C X C M A N 25<sup>a</sup>

НМ МОНТАЖНЫХ СХЕМ	Тип ФУНДАМ.	Основное сопротивление нагрузок				
		Н т	МХ тн	Му тн	Qх т	Q т
СХЕМА №180	А	<del>33</del> <del>14</del> <del>50</del>	28	13.8 (2.1)	9.5	(1)
	Б	<del>68</del> <del>40</del>	8.0 (4.2)	5.5	(2)	
СХЕМА №210	А	<del>95</del> <del>145</del> <del>45</del>	<del>58</del> <del>71</del>	15.1 (2.1)	10.8	(1)
	Б	<del>135</del> <del>70</del>	16.3 (4.2)	11.3	(2)	
СХЕМА №240	А	<del>141</del> <del>144</del> <del>71</del>	<del>58</del> <del>71</del>	19.1 (2.1)	13.6	(1)
	Б	<del>220</del> <del>105</del>	22.0 (4.2)	10.4	(2)	
СХЕМА №250	А	<del>200</del> <del>355</del> <del>95</del>	<del>76</del> <del>95</del>	17.0 (2.1)	11.7	(1)
	Б					
СХЕМА №28	А	<del>202</del> <del>310</del> <del>114</del>	<del>93</del> <del>114</del>	17.0 (2.1)	11.7	(1)
	Б					

## ПРАМСЧАИИС:

4. СОВМЕСТНО С ДАННЫМ АКСЕМ  
см. лист 4.

ТК	УКАЗАНИЯ ПО ПРИМЕНЕНИЮ ИЗДЕЛИЙ	СЕРИЯ ИИ-04-14
1970	МОНТАЖНЫЕ СХЕМЫ ПОД РАСЧЕТНУЮ НА ГРУЗКУ 1250 КГ/М <sup>2</sup>	ВЫПУСК АЛЛЕК 0 15

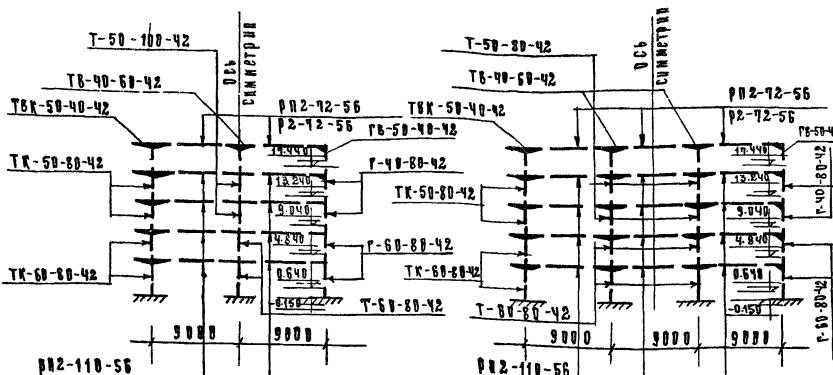


СХЕМА №290

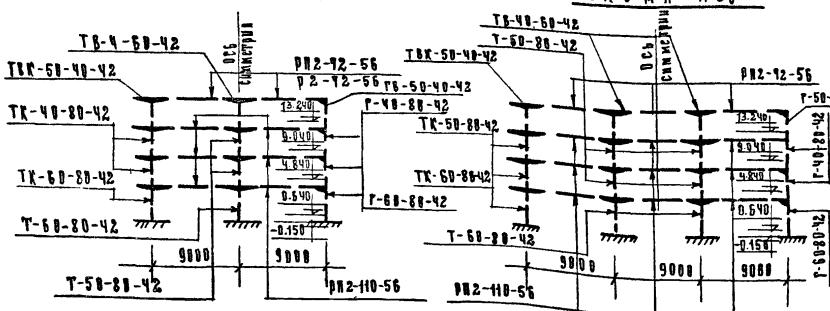


СХЕМА №260

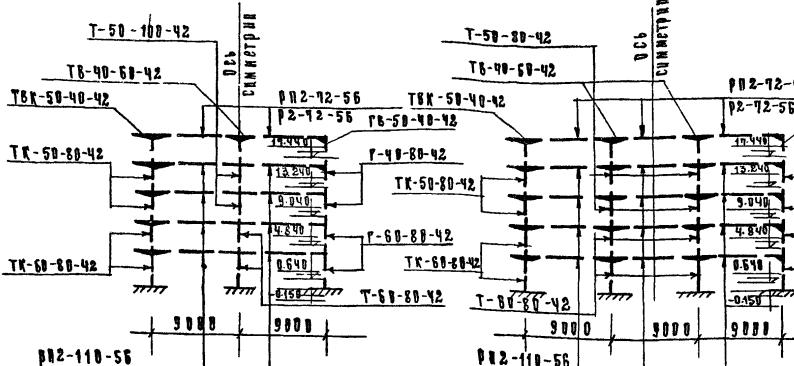


СХЕМА №300

СХЕМА №270

Н М КОМПАКТНЫХ СХЕМ	ТИП ФУНДАМЕНТА	ОСНОВНЫЕ СОЧЕТАНИЯ НАГРУЗОК				
		N п	Mx мм	Mу тн	Qx т	Qy т
СХЕМА №260	A	250 18	12.9	(2.1)	8.8	(4.4)
	B	250 36	30.6	(4.2)	8.3	(2.8)
СХЕМА №270	A	200 16	12.8	(2.1)	8.85	(4.4)
	B	200 36	30.6	14.2	11.8	(2.8)
СХЕМА №290	A	200 35	14.1	(2.1)	10.6	(4.4)
	B	310 114	39.8	17.6	13.5	(4.2)
СХЕМА №300	A	200 35	21.9	(2.1)	15.1	(4.4)
	B	310 114	38.8	17.6	18.4	(4.2)

ПРИМЕЧАНИЯ:

1. СОВПАДЕНИЕ С ДАННЫМ Листом  
См. лист Ч.

ТК	УКАЗАНИЯ ПО ПРИМЕНЕНИЮ НАДСАДИ	Серия	
		НН-04-14	ВИДЫ
1970	МОЛТАХНЫЕ СХЕМЫ ДЛЯ РАСЧЕТНОЙ НАГРУЗКИ 1250 КГ/М <sup>2</sup> С Н. ЗТ. = 4.2	ВИДЫ	Лист 16

РАЗЕХА НАТЕРНЛАДВ ПО ЖБ ПАВТАМ НА 1 м<sup>2</sup> ПАВЩДАН ПЕРЕКРЫТИЯ.

КОЛИЧЕСТВО УДОЛОСТОВ	АРМИРОВАНИЕ	БЕТОН В м <sup>3</sup>		СТАЛЬ/ИСКУССТВЕННАЯ/ ВКГ		СТАЛЬ/ПРИРОДНАЯ/ ВКГ	
		ВРЕМЕННЫЕ РАСЧЕТНЫЕ НАГРУЗКИ КГ/м <sup>2</sup>					
		800	1250	800	1250	800	1250
1x9	НАПРЯЖЕННОЕ	0.104	0.111	5.84	8.85	9.65	15.1

РАСХВА МАТЕРИАЛАВ ПО Х. Б. ПЛАНТАМ НА 1М<sup>2</sup> ПЛОЩАДИ ПЕРЕСКРЫТИЯ ПРИЧАТ  
ДО СЕРИИ ИИ- ВЫПУСК 1 ВЫПУСК.

РАСХВА МАТЕРИАЛОВ НА Ж.Б. РУБЕЖ, КОДЫННЫ НА 1 м<sup>2</sup> ПЛАНДАЕ  
ПЕРЕКРЫТИЯ 2ГО СВЕРХУ ЭТАЖА.

Качество предметов	Армирование	БЕТОН В м <sup>3</sup>		СТАЛЬ/ НАТУРАЛЬНАЯ/ ВСТ		СТАЛЬ/ ПРИВЕДЕНАЯ/ ВСТ	
		ВРЕМЕННЫЕ РАСЧЕТНЫЕ НАГРУЗКИ кг/м <sup>2</sup>		800		1250	
		800	1250	800	1250	800	1250
1x9	НАПРЯЖЕННОЕ НЕНАПРЯженное	0.034 0.034	0.034 —	15.1 15.7	18.6 —	28.1 24.2	25.3 —

расход материялов на 1м<sup>2</sup> павильонов пересчитан на ж.б. висок прият по серии  
и вычислена в жесткостях квадратных и сечений и - выпуск

СУММАРНЫЙ РАСХОД МАТЕРИАЛОВ НА Ж-Б. ЗАСЫПКИ НА 1м<sup>2</sup> КАЧЕСЛАВ ПЕРСКРЫТИЯ  
2-го СПЕРХУ ЭТАЖА.

КоличествоПластин	Армированное стекло	Бетон в м <sup>3</sup>		Сталь/натуральная/- в кг		Сталь/превышенная/- в кг	
		Временные		Расчетные нагрузки		кг/м <sup>2</sup>	
		800	1250	800	1250	800	1250
1x9	Напряженное	0.138	0.15	20.9	27.4	28.1	44.0
1x9	Нескрученное	0.138	—	21.6	—	30.3	—

ТК	УКАЗАНИЯ ПО ПРИМЕНЕНИЮ ИЗДЕЛИЙ	СЕРИЯ ИК-04-14
1970	ПОКАЗАТЕЛИ РАСХОДА МАТЕРИАЛОВ	БЛАНК 0 17 АВГСТ