

СЕРИЯ I.465.I-I6

ПЛИТЫ ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫЕ РЕБРИСТЫЕ РАЗМЕРОМ 1,5x12 м
ДЛЯ ПОКРЫТИЙ ОДНОЭТАЖНЫХ ПРОИЗВОДСТВЕННЫХ ЗДАНИЙ

ВЫПУСК 0

МАТЕРИАЛЫ ДЛЯ ПРОЕКТИРОВАНИЯ

РАЗРАБОТАНЫ:

ЦНИИПРОМЗДАНИЙ ГОССТРОЯ СССР

ЗАМ. ДИРЕКТОРА В. В. ГРАНЕВ
НАЧ. ОТДЕЛА СНКОЗ А. Я. РОЗЕНБЛЮМ
ГЛ. ИНЖЕНЕР ПРОЕКТА В. А. БАЖАНОВА

УТВЕРЖДЕНЫ
Главным Управлением
организации проектирования
Госстроя СССР
ТЕХНИЧЕСКОЕ ЗАДАНИЕ
от 13.03.89г.
Введены в действие
с 01.10.90г.
ПРИКАЗОМ ЦНИИПРОМЗДАНИЙ
от 06.03.90г №35

НИИСК ГОССТРОЯ СССР
СОГЛАСОВАНО

ПИСЬМОМ ОТ 28.02.90г.
№ 4-512

Обозначение	Наименование	Стр.
1.465.1-16.0-ПЗ	Поверхностная засыпка	2
1.465.1-16.0-НЧ	Номенклатура плит	12
1.465.1-16.0-ОНЧ	Антискоррозионная защита плит покрытий	28
1.465.1-16.0-ОЧ2	Решение покрытий с плавкообразующейся кромкой краев (пример)	29
1.465.1-16.0-ОНЧ3	Решение покрытий в зданиях с расчетной сейсмичностью 7 и 8 баллов	31
1.465.1-16.0-ОНЧ4	Дополнительные засыпочные изделия в плитах	32

1.465.1-16.0

Содержание

Стандартный
чертежный листГод принятия
исполнителями
документа

1. Общие сведения

1.1. Серия 1.465.1-16 содержит проектную документацию по железобетонные предварительно напряженные плиты покрытий размером 1,5x12 м для одноэтажных зданий.

Плиты предназначены для применения в качестве доборных к плитам размером 3x12 м на участках покрытия с повышенными плавкообразующими нагрузками, когда несущая способность плит шириной 3 м оказывается недостаточной.

Плиты разработаны с учетом положений СНИП 2.03.01-84* с применением в обоснованных случаях специального армирования продольных ребер, с использованием арматурной стали класса Аг-4 с в коробках поперечных ребер (нагрузку со столбами класса А-37),

1.2. Серия состоит из четырех выпусков:
выпуск 0. Материалы для проектирования.

Выпуск 1. Плиты без пропилов и с пропилами в пакете для пропуска вентшахт.
Рабочие чертежи

Выпуск 2. Плиты с пропилами в пакете для легкобросывской кровли. Рабочие чертежи.

Выпуск 3. Арматурные и засыпочные изделия.
Рабочие чертежи.

1.465.1-16.0-ПЗ

Поверхностная засыпка

Стандартный
чертежный листГод принятия
исполнителями
документа

1.3. В настоящем выпуске приведены материалы для проектирования, которые содержат указания по применению плит в покрытиях зданий различного назначения, в т. ч. в зданиях с расчетной сейсмичностью 7 и 8 баллов, монолитную и тяжелые железобетонные плиты, расчетные положения, справочные материалы.

2. Типы, конструкция, обозначение

2.1. Плиты подразделяются на три типа:

пг - без проемов в панели плиты;

пв - с проемом в панели плиты для пропуска вентиляционной шахты или воздушного крышного вентилятора;

пл - спроектированы в панели плиты для устройства жесткобрызговой кровли;

2.2. Плиты запроектированы из тяжелого бетона классов В25 ... В40 и легкого бетона плотной структуры (серогипситобетона, цементогипситобетона или легкобетона) классов В25 и В30.

2.3. Награженная арматура плит, предназначенных для применения в гидроактивной среде, предусмотрена стержневой термоизолированной упрочненной классов Аг-Б, Аг-Б, Аг-БС по ГОСТ 10884-81 и коррозионной классов А-Л¹, А-Л² по ГОСТ 5781-82*, А-Л², изготавливаемая из арматурной стали класса А-Л по ГОСТ 5781-82* путем упрочнения вытяж-

* см. п. 3.1. Докум. 77 вып. 1

кой с контролем величины напряжения и предельного удлинения; арматурные канаты класса К-7 по ГОСТ 13840-68; высокопрочная проволока периодического профиля класса ВР по ГОСТ 7348-81.

Награженная арматура плит, предназначенный для применения в зданиях со свободно-и среднегидротехническим воздействием газовой среды, предусмотрено стержневая класса Аг-Б по ГОСТ 5781-82*, термоизолированной упрочненной, стойкая против коррозионного растворения класса Аг-Б СК по ГОСТ 10884-81 (только для среднегидротехнических сред) и класса А-Л², упрочненная вытяжкой с контролем величины напряжения и предельного удлинения.

2.4. Предел прочности плитведен 0,5 часа.

2.5. Плиты обозначены марками, состоящими из буквенно-цифровых групп, разделенных дефисом.

Структура записи марки плиты в общем виде приведена на рисунках.

Пример условного обозначения (марки) плиты типоразмера ЗПГ12, второй по несущей способности, с награженной арматурой класса А-Л, изготавливаемой из тяжелого бетона:

ЗПГ12-2АЛ

То же, для условий применения в свободногидротехнической газовой среде: ЗПГ12-2АЛ-Н

То же, для условий применения в зданиях с расчетной сейсмичностью 8 баллов при наличии дополнительных эксплуатационных издерений МН13 (см. Докум. СН4)

ЗПГ12-2АЛ-СУ

ХАХА -ХАХА -ХАХ

Гипоразмер плиты по ГОСТ 28042-89.

Параллельный конец плиты по насыщющей способности.

Класс напрягостойкой арматуры.

Бетон бетонно/укомплектованный только плитах из легкого бетона, "Л".

Конструктивная особенность плит типа ПВ (см. табл. 1);

дополнительные характеристики, отражающие особые условия применения плиты: "Н" и "Л" - пригодность бетона при агрессивной среде, "С" - сейсмостойкость конструкции.

Наличие дополнительных заслонок изделий и отверстий, обозначение строинными буквами или цифрами.

Таблица 1

Гипоразмер плиты	Диаметр профнасадки плиты, мм	Кол. профнасадок	Числовой индекс, отражающий конструктивную особенность плиты
3П812	400		4
	700		7
	1000	1	10

2.6. Напрягостойкую плиту приведено в документе 1.465.1-16.0-Ни.

3. Область применения плит.

3.1. Плиты предназначены для применения по участкам покрытия с повышенными нагрузками зданий: опорно-скользящих и неопорно-скользящих;

с неагрессивной средой, а также в условиях воздействия слабо и среднегрессивной агрессии сред;

с дверями, занавесами, крышами балконетами, свето-воздушными и звукоизоляционными фонарями;

с легкосбрасываемой кровлей;

при асимметричном воздействии температур не выше +50°C; воздействиях в обычных условиях строительства, а также в районах сейсмичностью до 8 баллов; в г. Ереване поверх снегового покрова;

в районах с расчетной зоной температуры наружного воздуха не ниже минус 40°C.

3.2. При проектировании зданий следует учитывать требования, "напечатанные по применению сборных железобетонных типовых плит в покрытиях зданий гражданских предприятий", серия 1.400-Н1.

При выборе марок плит необходимо учитывать степень опасности зданий и сооружений при проектировании конструкций, утвержденным Постановлением Госстроя ССР от 19.03.81 г. № 41, величину действующих нагрузок на покрытие по проекту здания необходимо учитывать по коэффициенту надежности по назначению 1,0; 0,95; 1,0, в зависимости от класса опасности здания.

Использование таких образцов величина нагрузки используется для подбора требуемой марки плиты.

3.3. вид бетона/тяжелый или легкий) и слоёс копрессованной арматуры выбирается с учетом эксплуатационных условий здания и нестацических условий изготавливанию и монтажу плит.

Плиты, изготавливаемые из легкого бетона, предназначены для использования только в негревесивной среде.

Плиты для легкосбрасываемой кровли могут изготавливаться только из тяжелого бетона.

3.4. В плитах могут предусматриваться дополнительные закладные изделия, например, для крепления плит к строительным конструкциям в торцах и температурных швах здания, для приварки следующих наглухогв в плитах для сейсмических районов и т. п.

Дополнительные закладные изделия приводятся в проекте здания. Примеры разработки и ключи для подбора горячих закладных изделий приведены в настоящем выпуске (сп.док.н. сн. 4).

Сопряжение плит с конструктивными элементами здания следует осуществлять в соответствии с монтажными узлами сортажений сборных железобетонных конструкций зданий производственных зданий, (серии 2.400-7, вып. 0.1 и 2).

3.5. Швы между плитами в всех случаях, за исключением особо обговоренных в серии 1.400-11, должны быть заполнены цементным раствором или бетоном слоёс не менее 812,5 по мелкому заполнителю. Зазоры между торцами продольных ребер должны быть заселены на всю высоту этих ребер.

3.6. Указания о заселении швов между плитами в местах приворачивания к несущим конструкциям должны быть приведены на плановых чертежах покрытия в проекте здания.

3.7. Амортизационные изделия плит должны быть защищены от коррозии путем нанесения антикоррозионных покрытий, состав которых определяется в проекте здания с учетом конкретных условий эксплуатации плит и требований главы СНиП 2.03.11-85.

3.8. На плиты допускается установка вентиляторов в дверях проходов и залов, а также крышиных вентиляторов по консольной конструкции, проведенной в торце. В местах этого выпуска вентиляторы №.8-8 и 10 должны быть обвязаны трубами.

Узлы установки плиты с расстоянием стыковкой для прохода через покрытие вентилятора приведены в серии 2.460-14. Типовые узлы покрытий производственных зданий в местах прохода вентиляционных шахт.

Рабочие чертежи жароизолированных стояков приведены в серии 1.434-24, вып. 1.

Эквивалентная нагрузка на плиты от вентиляторов подсчитана из предположения, что с обеих сторон плиты, на которой установлен вентилятор, расположены плиты без проходов в них, а также, что плиты с вентиляторами не прижимают к продольным ребрам здания.

Эквивалентная нагрузка на плиты при установке на них вентиляционных шахт с дверьми проходами и залами приведено в табл. 3 на висте 17.

3.9. Нагрузки, приведенные в табл. 2 и 3, определены суммарным эквивалентным таруэлом от веса вентиляционного устройства, воздейсвие которого на весу жесткобетонного стояка

и бетон в уплотненной части панели панели, и при крышиных вентиляторах и вентиляционных воздействий.

При подсчете нагрузок от вентиляционного устройства учитываются:

для вентиляторов с диффузорами или зонтическими вентиляторами или зонты, трубы, звено труб с утеплителем и клапаном; для крышиных вентиляторов вес вентилятора с клапаном и поддоном с водой.

При определении изгибывающих моментов, передающихся на плиту от воздействия ветра на вентиляционное устройство, добавление ветрового припуска для высоты 30 м над поверхностью земли для местности типа В согласно главе СНиП 2.01.07-85.

Таблица 2

Диаметр проектированной вентиляторной плитки, мм	Типоразмер вентилятора	Расчетная эквивалентная равнодействующая распределенная нагрузка, кН/м ² при расчете по предельному состоянию первой группы
700	К43-90 N4,5	1,40 (100)
	К43-90 N6,3	2,10 (210)
	К43-90-TN6,3	2,10 (210)
	асевен N4,5-6,3	0,90 (90)
1000	К44-84-S N8	1,00 (100)
	К44-84-S N10	1,00 (100)
	асевен N8-8	0,80 (80)

3.10. Выбор плит производится по суммарной тепловой расчетной (при $\bar{q}_T > 14 \bar{q}_{\text{ст}} = 1 / \lambda$) равномерно распределенной нагрузке, определяемой:

а) при отсутствии вентиляционного устройства

$$\bar{q} = \bar{q}_{\text{п}} / (\bar{q}_{\text{погр.}} + \bar{q}_{\text{сн}}); \quad (1)$$

б) при наличии вентиляционного устройства

$$\bar{q} = \bar{q}_{\text{п}} / (\bar{q}_{\text{погр.}} + \bar{q}_{\text{сн}} + \bar{q}_{\text{экб}}), \quad (2)$$

где: $\bar{q}_{\text{погр.}}$ - полная расчетная нагрузка от веса покрытия, блочного панели с заложкой шебя;

$\bar{q}_{\text{сн.}}$ - расчетная снеговая нагрузка при необходимости, с учетом дополнительных отложений снега;

$\bar{q}_{\text{экб.}}$ - расчетная эквивалентная нагрузка по плиту от установленного на нее крышного вентилятора (табл.2) или вентиляционной шахты (табл.3);

$\bar{q}_{\text{п}}$ - коэффициент недостаточности по назначению, определяющий степень ответственности здания.

3.11. Проектирование покрытий с легкосборываемой кровлей следует производить в соответствии с „Рекомендации по применению сборных железобетонных типовых плит в покрытиях зданий промышленных предприятий”, серия 1.400-14, с учетом следующих положений:

а) количество и местоположение плит в покрытии определяется потребной площадью вышитых отверстий, а также расположением в здании взрывоопасных производств;

б) плиты в покрытии укладываются с шагом 3 м с зазором между плитами равным 1,5 м.

Примыкание плит, предназначенные под легкосборываемую кровлю, к плитам без проёпов в панели следует осуществлять вспомогательными, без полуторарельефного

зазора; швы при этом тщательно заполняются бетоном класса не ниже В12,5 и неплотно заполнителем;

5) по контуру каждого температурного блока здания следует устанавливать плиты без проемов. В зданиях без пасовых опорных колонн допускается у поперечного температурного шва устанавливать один ряд плит без проемов (со стороны одного из температурных блоков здания, прилегающих к этому шву). Вдоль средних рядов колонн следует предусматривать полосу из плит без отверстий шириной не менее 6 м;

6) при расположении плит для легкосбрасываемой кровли на участках покрытия с уклоном $8\% \leq i \leq 12\%$ необходимо на этих участках предусмотреть установку одного ряда распорок, привариваемых к закладным элементам плит. На участках покрытия с уклоном более 12% необходимо предусмотреть два ряда распорок; установка плит на уклонах более 25% не допускается. Пример решения покрытия с легкосбрасываемой кровлей приведен в документе 1.465.1-16.0-СНиП.

3.12. Плиты, предназначенные для применения в агрессивной среде, должны иметь соответствующую коррозионную стойкость, которая назначается в проекте здания.

Сборные швы и участки отдельных изделий с нарушенными в процессе приварки звеньевыми защитными покрытием должны быть негальванированы и защищены латунным слоем цементного раствора или специального покрытия согласно указаниям главы СНиП 2.03.14-85.

При среднесервисной степени воздействия агрессивной среды продольные поперечные швы между плитами со стороны поперечной должны быть заделаны стойким в конкретной среде герметиком (см. документ 1.465.1-16.0-СН 1), а увеличенные зазоры между продольными ребрами плит в местах переката верхнего яруса стропильных конструкций должны быть заделаны битумом или растительным маслом вышеуказанными ребрами.

Поверхности плит, со стороны воздействия агрессивной среды, и торцы наружные боковые поверхности ребер, прилегающие к стенам и фланцам, должны быть покрыты антикоррозионными, долгостойкими покрытиями. Выбор состава защитного покрытия производится согласно требованиям СНиП 2.03.14-85 с учетом состава покрытия других элементов здания. Несколько деталей по защищенным бетонным поверхностям (плиты глубиной \geq дюймов не более энч), возникшие при перевозке плит, должны быть заделаны антиглобочными материалами на той же технологической основе, что и легкосбрасываемое покрытие.

Поверхности закладных изделий, доступные для окрашивания при необходимости ее последующего восстановления, могут быть защищены антикоррозионным покрытием (нейтрализацию от предшествующей патологии). Внедрение доступных средств защиты закладных изделий следует производить путем их обработки.

3.13. В случаях применения плит в покрытиях зданий с расчетной сейсмичностью 7 и 8 баллов должны быть соблюданы следующие положения:

а) проекты зданий должны отвечать требованиям СНиП 5-7-81 „Строительство зданий сейсмических районов”, серии 1.420.1-26 с „Железобетонные каркасы одноэтажных производственных зданий для сейсмических районов”, вып. 0 „При-

риалы для проектирования" и серии 2465-1с, залы со-
зрежений плит покрытий с несущими конструкциями
одноэтажных промышленных зданий с расчетной
сейсмичностью 7,8 и 9 баллов;"

- 8) плиты должны иметь по наружным фасадам продоль-
ных ребер пазы для образования шнурок после замено-
личивания продольных швов между плитами;
- 8) в покрытиях зданий все плиты, блоки из плит по размерам,
должны быть соединены между собой в направлении продольной
координатной оси здания сцепительными скрепками в
соответствии с указанными в документе 1.465.1-16.0-сп3;
- 2) в покрытиях зданий с расчетной сейсмичностью
8 баллов, имеющих ригельные надстройки, плиты,
установленные у торцов здания и у поперечных
теппературных швов, должны быть соединены между собой
в направлении поперечной координатной оси здания сталь-
ными скобами, приваренными к дополнительным заклад-
ным изделиям НН13 (сп.документ 35.Бюл.3/8 торцевых пане-
рочных ребер плит).

Узлы приварки сцепительных скрепок приведены в
проекте здания.

При установке дополнительных закладных
изделий НН13 должно быть произведено замена
каркаса торцевого ребра: вместо КР16, КР17
или КР18 во всех каркасах плит /под весь диапазон
нагрузок/, установлены каркасы КР19 или КР20.

Каркас каркаса определяется по табл 2
докум. сп4. Ассортимент приварки залоговых изделий
НН13 к каркасу приведено в документе 1465.1-16.1-1

3.14 Плиты настоящей серии могут использоваться
в качестве несущей основы плит повышенной завод-
ской готовности /комплексных/.

В этом случае должна быть выполнена проверка
достаточности несущей способности плиты, выбранной
из условия работы по эксплуатационные нагрузки,
при её работе в комплексном варианте по отдель-
нам изделия, транспортированию и пакетажу /с учетом
воздействия усилий, возникающих при подъёме и
транспортировании плит, а также повышенной
объемной плотности утеплителя за счет увеличения
его влажности при термообработке/.

Проверку несущей способности плиты-несущей ос-
новы следует производить из условия

$K_d (f_f^{1/2} \cdot f_{cb}^{1/2} f_f^{1/2} f_{pk}) \leq q_{plast}$, (3)

где K_d -коэффициент запаса прочности, рабочий 1,6;
 $f_f^{1/2} = 61$ и $f_f^{1/2} = 1,2$ - коэффициенты надежности
по нагрузке для железобетонных плиты
и элементов покрытия;
 f_{cb} -нагрузка от веса плиты-несущей основы
при $f_f = 1$, кН/м²;

f_{pk} -нагрузка от элементов покрытия, ука-
зываемых в заводских условиях по несущ-
шей основе /с учетом повышенной блок-
ности утеплителя после термообработки/
при $f_f = 1$, кН/м²;

9.1.1. -площадь расчетной нагрузки (с учетом веса плиты), определяемая по таблицам напряженности плит при $\bar{\tau}_z > 1$ из условия работы плиты на эксплуатационные нагрузки.

Если нагрузка в стадии изготовления, транспортирования и монтажа, определенная по условию (3), окажется больше требуемой из расчета эксплуатационные нагрузки, норма плиты-несущей основы должна быть заменена на норму с большей несущей способностью для обеспечения прочности комплексной плиты в стадии её изготовления и транспортирования.

При проектировании комплексных плит следует учитывать рекомендации п. 4.5. документа 1.465.1-16.1-ТТ по подбору марки анодного закладного изделия, соответствующего смонтированной плиты.

3.15 Для неотапливаемых зданий при расчетной температуре наружного воздуха/средней температуре наименее холодной пятидневки согласно СНиП 2.01.01-82/ от плюс 30°С до минус 40°С закладные изделия должны изготавливаться из стали марки ВСтЗпс 6 по ТУ 14-1-3023-80; класс и марка стали напряженной арматуры назначаются в соответствии с требованиями СНиП 2.03.01-84.*

4. Условия расчета

4.1. Расчет плит произведен по программе «ЛТИНИН-6», разработанной институтом НИИСК Госстроя СССР,

Продольные и поперечные ребра плит рассчитаны как шарнирно опертые балки торфового сечения третьей категории трещиностойкости с правосторонним 1,84 н для продольных ребер и 1,35 н для поперечных ребер. Плиты плит рассчитаны как плиты, защищенные по четырем сторонам. Расчет несущей способности плит плит выполнен с учетом влияния рельса с присоединением разработанной в НИИСК программы RASPOL.

4.2. Расчет плит произведен в соответствии со СНиП 2.03.01-84*, СНиП 2.01.07-85, СНиП 2.03.11-85 и «Пособием по проектированию предварительно напряженных железобетонных конструкций из железных и легких бетонов» (СНиП 2.03.01-84, М.ЦСПП, 1986 г.).

4.3. При проектировании плит в случаях, когда площадь напряженной арматуры определяется расчетом по предельным состояниям первой группы, в требование расчета по предельным состояниям второй группы не включались лимитирующие, т. е. величина предварительного напряжения могла быть снижена, применено сжатое армирование с запасом чтобы напряженной арматуры напрягающейся сокращали более короткой длины, обрывавшие в соответствии с этими изгибющим моментом и изогнувшимися из арматурной стали того же класса.

4.4. Глобой СНиП 2.01-85, "дополнения," для плит пределон $\varepsilon = 12\%$ установлено зависимость значения вертикального предельного прогиба f_u от высоты помещения H_0 , которое они перекрывают:

$$\text{при } H_0 \leq B_H \quad f_u = \frac{1}{250} \varepsilon; \quad \text{при } H_0 > B_H \quad f_u = \frac{1}{277} \varepsilon.$$

В соответствии с этим требованием в таблицах номенклатуры плит (сп. докум. НИ) в ряде случаев значения ребёнокерно распределенных нагрузок указаны бровью, числитель которой соответствует предельной нагрузке по прочности и прегодности конструкции к нормальной эксплуатации для данной торцы плиты при вертикальных прогибах продольных ребер в интервале $\frac{1}{250} \varepsilon \leq f \leq \frac{1}{277} \varepsilon$, знаменатель - нагрузке, соответствующей прогибу продольных ребер, равному $\frac{1}{250} \varepsilon$.

4.5. Расчетная ребёнокерно распределенная нагрузка на продольные ребра плиты без проётов в полке от веса плиты с зазважкой швов при расчете по предельным состояниям первой группы принята равной, кН/м ($\text{кг}/\text{м}^2$):

из тяжелого бетона 3,2/320;

из керамзитобетона 2,5/250;

из легкого бетона

и шлакоблоков 2,9/230;

Эквивалентная нагрузка на плиты от вентшахт с дефлекторами и занави

Широкозернистые плиты	Вид вентиляционной установки	Множитель расчета в поле плиты, п	Расчетная эквивалентная равномерно распределенная нагрузка на плиту в Н/м ² , при расчете по предельному состоянию первой группы											
			I район по ветровому давлению			II район по ветровому давлению			III район по ветровому давлению			IV район по ветровому давлению		
			Высота трубы вентиляционной установки, м											
			2	5	8	2	5	8	2	5	8	2	5	8
3П8.12	Вентшахты с дефлектором	400	0,15/15/	0,20/20/	0,20/20/	0,15/15/	0,20/20/	0,25/25/	0,15/15/	0,20/20/	0,30/30/	0,15/15/	0,20/20/	0,30/30/
		700	0,15/15/	0,20/20/	0,30/30/	0,15/15/	0,25/25/	0,35/35/	0,15/15/	0,25/25/	0,40/40/	0,20/20/	0,30/30/	0,50/50/
		1000	0,20/20/	0,30/30/	0,45/45/	0,20/20/	0,35/35/	0,55/55/	0,20/20/	0,40/40/	0,65/65/	0,25/25/	0,45/45/	-
	Вентшахты с занави	400	0,15/15/	0,15/15/	0,20/20/	0,15/15/	0,15/15/	0,20/20/	0,15/15/	0,20/20/	0,25/25/	0,15/15/	0,20/20/	0,30/30/
		700	0,15/15/	0,20/20/	0,30/30/	0,15/15/	0,20/20/	0,30/30/	0,15/15/	0,25/25/	0,35/35/	0,15/15/	0,25/25/	0,45/45/
		1000	0,15/15/	0,20/20/	0,35/35/	0,15/15/	0,25/25/	0,40/40/	0,15/15/	0,30/30/	0,50/50/	0,15/15/	0,30/30/	0,60/60/

1. Прочерк в таблице обозначает, что соответствующее вентиляционное устройство при указанных условиях применять не допускается.

2. Рассчитанную эквивалентную нагрузку на плиту при расчете по предельному состоянию второй группы допускается определять, умножая подобичные значения на коэффициент 0,85.

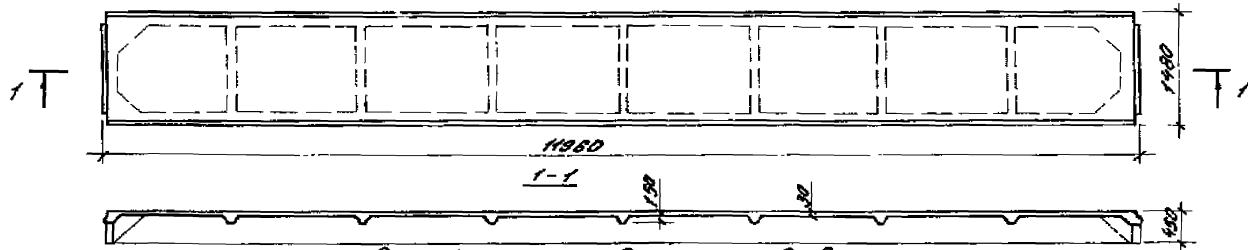


Рис. 1 Плиты без проевов в полке

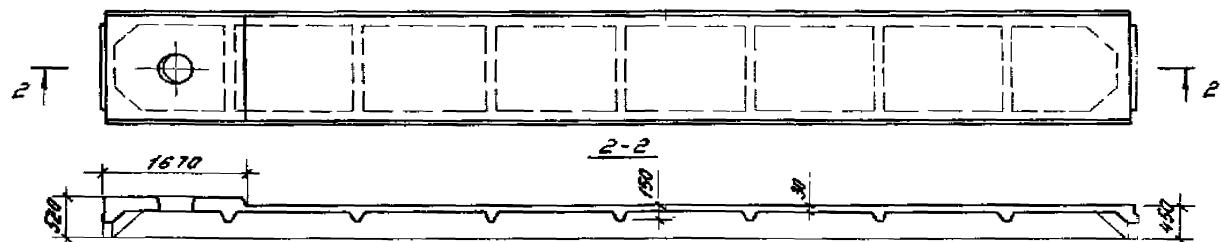


Рис. 2 Плиты с проевом в полке ϕ 400, 700 и 1000 мм для пропуска вентшахт

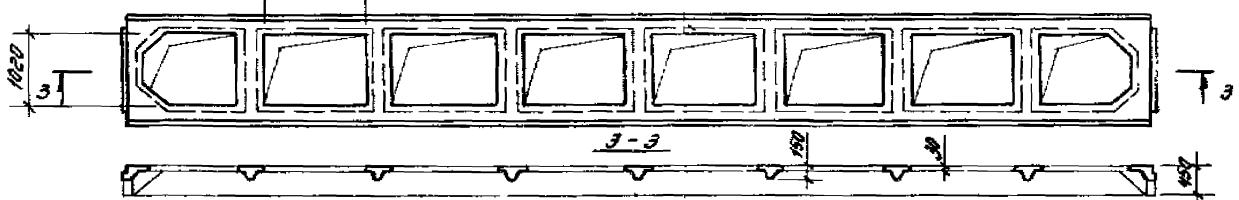


Рис. 3 Плиты для легкосбрасываемой кровли

		1465.1-16.0-НУ
Плиты без отверстий	111	Состав
Плиты с отверстиями	112	Р
Использовано	Состав	
Бетон Петрович	Бетон	
Литник Степанов	Бетон	
		ЧИИИП

Таблица 1

Плиты из тяжелого бетона без прослоек в пакете

Номер	Рис.	Равномерно распределенная нагрузка, кН/м ² (ГОСТ 2)			Нагрузка при коэффициенте надежности по нагрузке	Класс бетона	Расход материалов		Масса, т			
		с учетом веса плиты		без учета веса плиты			бетон, Сталь, м ³ кг					
		при коэффициенте надежности по нагрузке										
		$\delta_3 = 1$					$\delta_3 = 1$					
Задания с неоднородной базой опирания							среди					
3Н12-1А1Е		9,10 (910)	7,30 (730)	5,90 (590)	4,40 (440)	2Ф20А1Т Е	825		146,7			
3Н12-2А1Е		10,90 (1090)	8,70 (870)	7,70 (770)	5,80 (580)	2Ф22А1Т Е			153,3			
3Н12-3А1Е		11,50 (1150)	9,10 (910)	8,30 (830)	6,20 (620)	4Ф16А1Т Е	830		163,1			
3Н12-4А1Е		13,00 (1300)	10,20 (1020)	9,80 (980)	7,30 (730)	2Ф25А1Т Е			184,3			
3Н12-5А1Е		14,00 (1400)	10,90 (1090)	10,80 (1080)	8,00 (800)	4Ф18А1Т Е	835		197,5			
3Н12-6А1Е		15,00 (1500)	11,50 (1150)	11,80 (1180)	8,30 (830)				214,9			
3Н12-1А1Е		9,50 (950)	7,50 (750)	6,30 (630)	4,60 (460)	2Ф22А1Е	825		153,3			
3Н12-2А1Е		11,50 (1150)	9,10 (910)	8,30 (830)	6,20 (620)	2Ф22А1Т Е			172,3			
3Н12-3А1Е		10,30 (1030)	8,20 (820)	7,10 (710)	5,30 (530)				189,3			
3Н12-4А1Е	1	12,00 (1200)	9,50 (950)	8,80 (880)	6,60 (660)	2Ф25А1Т Е						
3Н12-5А1Е ¹⁾		13,80 (1380)	10,80 (1080)	10,80 (1080)	7,90 (790)		830		199,1			
3Н12-6А1Е		12,60 (1260)	10,00 (1000)	8,40 (840)	7,10 (710)	4Ф18А1Т Е			219,7			
3Н12-5А1Е ²⁾		14,20 (1420)	11,00 (1100)	11,00 (1100)	8,10 (810)	4Ф20А1Е			244,7			
3Н12-6А1Е		15,00 (1500)	11,50 (1150)	11,80 (1180)	8,30 (830)	4Ф22А1Е			264,5			
3Н12-1А1Е ²⁾		9,80 (980)	7,60 (760)	6,40 (640)	4,70 (470)	2Ф25А1Е ²⁾	825		180,3			
3Н12-2А1Е ²⁾		11,50 (1150)	9,10 (910)	8,30 (830)	6,20 (620)	2Ф28А1Е ²⁾			204,2			
3Н12-3А1Е ²⁾		13,40 (1340)	10,50 (1050)	10,20 (1020)	7,60 (760)				234,9			
3Н12-4А1Е ²⁾		14,20 (1420)	11,00 (1100)	11,00 (1100)	8,10 (810)	4Ф22А1Е ²⁾			264,5			
3Н12-5А1Е ²⁾		15,00 (1500)	11,50 (1150)	11,80 (1180)	8,30 (830)	4Ф25А1Е ²⁾	835		286,5			
3Н12-1А1Е		9,80 (980)	7,60 (760)	6,40 (640)	4,70 (470)	4Ф18А1Е	825		183,7			
3Н12-2А1Е		11,50 (1150)	9,10 (910)	8,30 (830)	6,20 (620)	4Ф20А1Е			205,9			
3Н12-3А1Е ³⁾		12,30 (1230)	9,70 (970)	9,10 (910)	6,80 (680)	4Ф18А1Е			206,5			
3Н12-4А1Е		14,60 (1460)	11,00 (1100)	11,00 (1100)	8,10 (810)				256,1			
3Н12-5А1Е		13,50 (1350)	10,50 (1050)	10,30 (1030)	7,70 (770)	4Ф16А1Е			277,1			
3Н12-6А1Е		15,00 (1500)	11,50 (1150)	11,80 (1180)	8,30 (830)	4Ф18А1Е+4Ф16А1Е	835					

Продолжение табл. 1

Марка	Рис.	Равномерно распределенная нагрузка, кН/м (кг/м ²)		Наградочная оргатура (на плиту)	Класс бетона	Расход материалов		Масса, т
		с учетом веса плиты	без учета веса плиты			бетон,	сталь, кг	
		при коэффициенте надежности по нагрузке						
3ПГ12-1А7Б	1	$\bar{\sigma}_y > 1$	$\bar{\sigma}_f = 1$	$\bar{\sigma}_f > 1^{\vee}$	$\bar{\sigma}_f = 1$			
		9,30 (930)	7,40 (740)	6,10 (610)	4,50 (450)	2Ф28А7Б	825	204,2
		11,50 (1150)	9,10 (910)	8,30 (830)	6,20 (620)	4Ф20А7Б	830	229,7
		13,80 (1380)	10,80 (1080)	10,60 (1060)	7,90 (790)	4Ф25А7Б	835	276,7
		15,00 (1500)	11,50 (1150)	11,80 (1180)	8,60 (860)	4Ф28А7Б	835	334,0
		11,00 (1100)	8,80 (880)	7,80 (780)	5,90 (590)	4Ф15Б7	830	140,7
		14,00 (1400)	10,90 (1090)	10,80 (1080)	8,00 (800)	6Ф15Б7	835	184,9
		9,80 (980)	7,60 (760)	6,40 (640)	4,70 (470)	2Ф0580	825	140,1
		11,60 (1160)	9,20 (920)	8,40 (840)	6,30 (630)	3Ф0580	830	151,5
3ПГ12-3Б9	1	13,60 (1360)	10,60 (1060)	10,40 (1040)	7,70 (770)	3Ф0580	835	166,9
		15,00 (1500)	11,50 (1150)	11,80 (1180)	8,60 (860)	4Ф0580	840	188,1
		300 НИА		со слоем из дробосыпки		603 действиен	2030800	среды
3ПГ12-1А7Б-Н	1	8,40 (840)	6,80 (680)	5,20 (520)	3,90 (390)	4Ф18А7Б	825	183,7
		9,70 (970)	7,70 (770)	6,50 (650)	4,80 (480)	4Ф20А7Б	830	205,9
		12,00 (1200)	9,50 (950)	8,80 (880)	6,60 (660)	6Ф15А7Б	835	246,3
		13,80 (1380)	10,80 (1080)	10,60 (1060)	7,90 (790)	6Ф0815+4Ф16Б7Б	835	287,3
		8,30 (830)	6,70 (670)	5,10 (510)	3,80 (380)	2Ф22А7БСК	825	159,3
		10,60 (1060)	8,40 (840)	7,40 (740)	5,50 (550)	2Ф25А7БСК	830	180,3
		12,60 (1260)	10,00 (1000)	9,40 (940)	7,10 (710)	4Ф20А7БСК	835	209,9
		14,80 (1480)	11,40 (1140)	11,60 (1160)	8,50 (850)	4Ф22А7БСК	835	244,7
		9,30 (930)	7,40 (740)	6,10 (610)	4,50 (450)	2Ф28А7Б	825	204,2
		11,50 (1150)	9,10 (910)	8,30 (830)	6,20 (620)	2Ф32А7Б	830	240,1
3ПГ12-3Б9-Н	1	13,80 (1380)	10,80 (1080)	10,60 (1060)	7,90 (790)	4Ф25А7Б	835	276,7
		15,00 (1500)	11,50 (1150)	11,80 (1180)	8,60 (860)	4Ф28А7Б	835	334,0

Продолжение табл. 1.

Нарка	Рис.	Равномерно распределенная нагрузка, кПа (кгс/м ²)				Напряжение при изгибе (на плиту)	Срок службы	Расход материалов	Поско,				
		с учетом веса плиты		без учета веса плиты									
		при коэффициенте надежности по нагрузке											
		$\bar{f}_f > 1$	$\bar{f}_f = 1$	$\bar{f}_f > 1$	$\bar{f}_f = 1$								
Задания со среднедлительным воздействием в воздушной среде													
ЗПГ12-1А ² -П	1	8,40 (840)	6,80 (680)	5,20 (520)	3,90 (390)	4Ф18А ²	825	1,96	183,7	4,9			
ЗПГ12-2А ² -П		9,70 (970)	7,70 (770)	6,50 (650)	4,80 (480)	4Ф20А ²			205,9				
ЗПГ12-3А ² -П		12,00 (1200)	9,50 (950)	8,80 (880)	6,80 (680)	8Ф16А ²	830		246,3				
ЗПГ12-4А ² -П		13,80 (1380)	10,80 (1080)	10,60 (1060)	7,90 (790)	4Ф18А ² +4Ф16А ²	835		267,3				
ЗПГ12-1А ² Б-П		9,30 (930)	7,40 (740)	6,10 (610)	4,50 (450)	2Ф28А ² В	825	1,96	204,2				
ЗПГ12-2А ² Б-П		11,50 (1150)	9,10 (910)	8,30 (830)	6,20 (620)	2Ф32А ² В			240,1				
ЗПГ12-3А ² Б-П		13,80 (1380)	10,80 (1080)	10,60 (1060)	7,90 (790)	4Ф25А ² В	830		276,7				
ЗПГ12-4А ² Б-П		15,00 (1500)	11,50 (1150)	11,80 (1180)	8,60 (860)	4Ф28А ² В	835		334,0				

1. Дробью указаны величины нагрузок для плит, имеющих при действии предельной нагрузки, соответствующей прочности и пригодности конструкции к нормальному эксплуатации, вертикальный прогиб продольных ребер превышающий $\frac{l}{250}$ от пролета l .

При этом числитель дроби соответствует предельно допустимой нагрузке для данной настилки плиты, знаменатель - нагрузке, соответствующей прогибу продольных ребер, равному $\frac{l}{250}$ в (сп. п. 4.4 логонимательной записи).

2. Нарки плит, отмеченные звездочкой *), могут применяться только в покрытиях зданий высотой $h > 6$ м.

3. Возможные варианты записи армирования продольных ребер плит приведены в табл. 3 документа 1.465.1-16.1-77.

Таблица 2

Плиты из легкого бетона без прослоек в пакете

Марка	Рис	Равномерно распределенная нагрузка, кПа (кгс/м²)		Нагрузочная диаграмма (по плитам)	Состав бетона	Расход материалов		Масса, т
		с учетом веса плиты	без учета веса плиты			бетон,	стекло,	
		при коэффициенте надежности по нагрузке				m³	кг	
		$\delta_f > 1$	$\delta_f = 1$	$\delta_f > 1$	$\delta_f = 1$			
Задания с неоднородным 803 образцом среды								
3ПГ12-1А1Л		9,00 (900)	7,20 (720)	6,50 (650)	4,90 (490)	2Ф22А1Л	825	159,3
3ПГ12-2А1Л		10,50 (1050)	8,70 (870)	8,40 (840)	6,40 (640)	2Ф25А1Л	830	180,3
3ПГ12-1А1БС1		9,50 (950)	7,30 (730)	6,60 (660)	5,00 (500)	2Ф25А1БС	825	180,3
3ПГ12-2А1БС1		11,00 (1100)	8,80 (880)	8,50 (850)	6,50 (650)	2Ф28А1БС	830	204,2
3ПГ12-1А1Л		9,50 (950)	7,50 (750)	7,10 (710)	5,30 (530)	4Ф18А1Л	825	183,7
3ПГ12-2А1Л		10,50 (1050)	8,40 (840)	8,00 (800)	6,10 (610)	4Ф20А1Л	830	205,9
3ПГ12-3А1Л		11,50 (1150)	9,10 (910)	9,00 (900)	6,80 (680)	8Ф16А1Л	830	242,3
3ПГ12-1А1Б1Л		9,40 (940)	7,40 (740)	6,90 (690)	5,10 (510)	2Ф28А1Б1	825	204,2
3ПГ12-2А1Б1Л		11,50 (1150)	9,10 (910)	9,00 (900)	6,80 (680)	2Ф32А1Б1	830	240,1
3ПГ12-1Б1Л		10,50 (1050)	8,40 (840)	8,00 (800)	6,10 (610)	4Ф15Б1	830	140,7
3ПГ12-2Б1Л		12,00 (1200)	9,50 (950)	9,50 (950)	7,20 (720)	6Ф15Б1	830	171,1
3ПГ12-1Б1Л		9,10 (910)	7,30 (730)	6,60 (660)	5,00 (500)	26Ф5Б1	825	140,1
3ПГ12-2Б1Л		11,00 (1100)	8,80 (880)	8,50 (850)	6,50 (650)	32Ф5Б1	830	151,5

Масса плит указана дробью, числитель которой соответствует плитам из герметичного бетона, знаменатель - плитам из аглопоритобетона и/или шлакоблокобетона.

Плиты из тяжелого бетона с проемом в пакете Ø 400 мм
для пропуска бентонитом

Таблица 3

Модель	Рис.	Равномерно распределенная нагрузка, кН/(м²), с учетом веса плиты при коэффициенте надежности по нагрузке	$\gamma_s > 1$	$\gamma_s = 1$	Направление арматуры (по плиту)	Класс бетона	Расход материалов		Посадка
							бетон, м³	сталь, кг	
Задания с недорогими средствами									
30812-1A7E-4		9,10	(910)	7,30	(730)	2Ф20АГБ	0,25		183,6
30812-2A7E-4		10,90	(1090)	8,70	(870)	2Ф22АГБ			196,2
30812-3A7E-4		11,50	(1150)	9,10	(910)	4Ф16АГБ			200,0
30812-4A7E-4		12,00	(1200)	10,20	(1020)	2Ф25АГБ			220,2
30812-5A7E-4		14,00	(1400)	10,90	(1090)	4Ф18АГБ			233,4
30812-6A7E-4		15,00	(1500)	11,50	(1150)				250,8
30812-1A7E-4		9,50	(950)	7,50	(750)	2Ф22АГБ	0,25		196,2
30812-2A7E-4		11,50	(1150)	9,10	(910)				209,2
30812-3A7E-4		12,30	(1230)	8,20	(820)	2Ф22АГБ			217,2
30812-4A7E-4		12,00	(1200)	9,50	(950)	2Ф25АГБ			
30812-4A7E-4		13,80	(1380)	10,80	(1080)	4Ф18АГБ			235,0
30812-5A7E-4*		12,60	(1260)	10,00	(1000)				255,6
30812-6A7E-4		14,20	(1420)	11,00	(1100)	4Ф20АГБ			280,6
30812-1A7EC-4		15,00	(1500)	11,50	(1150)	4Ф22АГБ	0,35		
30812-2A7EC-4		9,50	(950)	7,50	(750)	2Ф25АГБ	0,25		217,2
30812-3A7EC-4		11,50	(1150)	9,10	(910)	2Ф28АГБ			241,1
30812-4A7EC-4		12,40	(1240)	10,50	(1050)				270,8
30812-4A7EC-4*		14,20	(1420)	11,00	(1100)	4Ф22АГБ			300,4
30812-5A7EC-4		15,00	(1500)	11,50	(1150)	4Ф25АГБ			322,4
30812-1A7E-4		9,60	(960)	7,60	(760)	4Ф18АГБ	0,25		220,6
30812-2A7E-4		11,50	(1150)	9,10	(910)	4Ф20АГБ			242,8
30812-3A7E-4*		12,30	(1230)	9,70	(970)	4Ф18АГБ			243,4
30812-4A7E-4		14,20	(1420)	11,00	(1100)	8Ф16АГБ			292,0
30812-5A7E-4		13,50	(1350)	10,60	(1060)				
30812-1A7E-4		15,00	(1500)	11,50	(1150)	4Ф18АГБ+4Ф20АГБ	0,35		312,0

* См. примечание на листе 4.

Продолжение табл. 3

Номер	Рис.	Рабочая равномерно распределенная нагрузка, кПа ($\text{кг}/\text{м}^2$), с учетом веса плиты при коэффициенте надежности по нагрузке	Напряженная арматура (по плиту)	Класс бетона	Расход материалов	Несущая способность
					бетон, м ³	сталь, кг
3П812-1А ^{М8} -4	2	$\bar{f}_z > 1$	$\bar{f}_f = 1$	2Ф28А ^{М8}	B25	241,1
3П812-2А ^{М8} -4		9,30 (930)	7,40 (740)	4Ф20А ^{М8}	B30	266,6
3П812-3А ^{М8} -4		11,50 (1150)	9,10 (910)	4Ф25А ^{М8}	B35	312,6
3П812-4А ^{М8} -4		13,80 (1380)	10,80 (1080)	4Ф28А ^{М8}	B35	369,9
3П812-1Б7-4		15,00 (1500)	11,50 (1150)	4Ф15Б7	B30	177,6
3П812-2Б7-4		14,00 (1400)	8,80 (880)	4Ф15Б7	B35	220,8
3П812-1ВР-4		9,60 (960)	7,60 (760)	26Ф5ВР	B25	177,0
3П812-2ВР-4		11,60 (1160)	9,20 (920)	32Ф5ВР	B30	188,4
3П812-3ВР-4		13,60 (1360)	10,60 (1060)	38Ф5ВР	B35	202,8
3П812-4ВР-4		15,00 (1500)	11,50 (1150)	44Ф5ВР	B40	224,0
Здания со свободогрессивным воздействием в 2030 году среды						
3П812-1А ^Е -4Н	2	8,40 (840)	6,80 (680)	4Ф18А ^Е	B25	224,6
3П812-2А ^Е -4Н		9,70 (970)	7,70 (770)	4Ф20А ^Е	B30	242,8
3П812-3А ^Е -4Н		12,00 (1200)	9,50 (950)	8Ф16А ^Е	B35	282,2
3П812-4А ^Е -4Н		13,80 (1380)	10,80 (1080)	4Ф18А ^Е +4Ф16А ^Е	B35	303,2
3П812-1А ^Е СК-4Н		8,30 (830)	6,70 (670)	2Ф22А ^Е СК	B25	196,2
3П812-2А ^Е СК-4Н		10,60 (1060)	8,40 (840)	2Ф25А ^Е СК	B30	217,2
3П812-3А ^Е СК-4Н		12,60 (1260)	10,00 (1000)	4Ф20А ^Е СК	B35	245,8
3П812-4А ^Е СК-4Н		14,80 (1480)	11,40 (1140)	4Ф22А ^Е СК	B35	280,6
3П812-1А ^{М8} -4Н		9,30 (930)	7,40 (740)	2Ф28А ^{М8}	B25	241,1
3П812-2А ^{М8} -4Н		11,50 (1150)	9,10 (910)	2Ф32А ^{М8}	B30	277,0
3П812-3А ^{М8} -4Н		13,80 (1380)	10,80 (1080)	4Ф25А ^{М8}	B35	312,6
3П812-4А ^{М8} -4Н		15,00 (1500)	11,50 (1150)	4Ф28А ^{М8}	B35	369,9

Марка	Рис.	Равномерно распределенное загрузка, кН/м ² (кг/м ²), с учетом веса плиты при коэффициенте надежности по нагрузке	$\sigma_f > 1$		$\sigma_f = 1$		Нагреваемая арматура (на плиту)	Класс бетона	Расход материалов		Масса, кг
			бетон	сталь, кг	бетон	сталь, кг			бетон, м ³	сталь, кг	
Заданная со среднегарессивным воздействием											
3ЛВ12-1А1Б-4П	2	8,40 (180)		6,80 (680)		4Ф18ЛБ		825		220,6	5,4
3ЛВ12-2А1Б-4П		9,70 (1970)		7,70 (770)		4Ф20ЛБ		830		242,8	
3ЛВ12-3А1Б-4П		12,00 (1200)		9,50 (950)		8Ф16ЛБ				282,2	
3ЛВ12-4А1Б-4П		13,80 (1380)		10,80 (1080)		1Ф28ЛБ+4Ф16ЛБ		835		303,2	
3ЛВ12-1А1Б-4П		9,30 (930)		7,40 (740)		2Ф28ЛБ		825		241,1	
3ЛВ12-2А1Б-4П		11,50 (1150)		9,10 (910)		2Ф32ЛБ				277,0	
3ЛВ12-3А1Б-4П		13,80 (1380)		10,80 (1080)		4Ф25ЛБ		830		312,6	
3ЛВ12-4А1Б-4П		15,00 (1500)		11,50 (1150)		4Ф28ЛБ		835		369,9	

Таблица 4
Плиты из ячеистого бетона с проеплом в виде ф 400 мм для пропуска башмаков

Марка	Рис.	Равномерно распределенная нагрузка, кН/м ² (кг/м ²), с учетом веса плиты при коэффициенте надежности по нагрузке	$\sigma_f > 1$		$\sigma_f = 1$		Нагреваемая арматура (на плиту)	Класс бетона	Расход материалов		Масса, кг
			бетон	сталь, кг	бетон	сталь, кг			бетон, м ³	сталь, кг	
Заданная с недогарессивным воздействием											
3ЛВ12-1А1Б-4	2	9,00 (900)		7,20 (720)		2Ф22ЛБ		825		196,2	4,2
3ЛВ12-2А1Б-4		10,90 (1090)		8,70 (870)		2Ф25ЛБ		830		217,2	
3ЛВ12-1А1БС-4		9,10 (910)		7,30 (730)		2Ф25ЛБС		825		217,2	
3ЛВ12-2А1БС-4		11,00 (1100)		8,80 (880)		2Ф28ЛБС		830		241,1	
3ЛВ12-1А1Б-4		9,60 (960)		7,60 (760)		4Ф18ЛБ		825		220,6	
3ЛВ12-2А1Б-4		10,50 (1050)		8,40 (840)		4Ф20ЛБ				242,8	
3ЛВ12-3А1Б-4		11,50 (1150)		9,10 (910)		8Ф16ЛБ				273,2	
3ЛВ12-1А1Б-4		9,40 (940)		7,40 (740)		2Ф28ЛБ		825		241,1	
3ЛВ12-2А1Б-4		11,50 (1150)		9,10 (910)		2Ф32ЛБ		830		277,0	
3ЛВ12-1А1Б-4		10,50 (1050)		8,40 (840)		4Ф15ЛБ				177,6	
3ЛВ12-2А1Б-4		12,00 (1200)		9,50 (950)		6Ф15ЛБ				208,0	
3ЛВ12-1А1Б-4		9,10 (910)		7,30 (730)		2Ф28ЛБ		825		177,0	
3ЛВ12-2А1Б-4		11,00 (1100)		8,80 (880)		32Ф58Р		830		188,4	

Од. применение на листе 5

Плиты из бетона с прослоном в полке φ 700 нм для пропуска вентиляции

таблица 5

Марка	Рис.	Рабочая распределенная нагрузка, кН/(кгс/м ²), с учетом веса плиты при коэффициенте надежности по нагрузке	$\sigma_f > 1$	$\sigma_f = 1$	Нормативная схематика (по плитам)	Класс бетона	Расход материалов		Посад,
							Бетон, м ³	Сталь, кг	
Здания с неизолированным воздействием 2030-й зоны									
3П812-187-7-7		9,10 (910)	7,30 (730)	2Ф20А7-7	B25				189,6
3П812-201-7-7		10,90 (1090)	8,70 (870)	2Ф22А7-7	B30				202,2
3П812-301-7-7		11,50 (1150)	9,10 (910)	4Ф16А7-7					206,0
3П812-401-7-7		13,00 (1300)	10,20 (1020)	2Ф25А7-7					226,2
3П812-501-7-7		14,00 (1400)	10,90 (1090)	4Ф18А7-7					239,4
3П812-601-7-7		15,00 (1500)	11,50 (1150)						256,8
3П812-147-7-7		9,50 (950)	7,50 (750)	2Ф22А7-7	B25				202,2
3П812-207-7-7		11,50 (1150)	9,10 (910)	2Ф22А7-7					215,2
3П812-307-7-7	2	10,30 (1030)	8,20 (820)	2Ф25А7-7					223,2
3П812-407-7-7		12,00 (1200)	9,50 (950)	2Ф25А7-7					241,0
3П812-4,97-7-7*		12,80 (1280)	10,80 (1080)	4Ф18А7-7					261,6
3П812-1260		12,60 (1260)	10,00 (1000)						285,6
3П812-5,97-7-7*		14,20 (1420)	11,00 (1100)	4Ф20А7-7					306,4
3П812-6,97-7-7		15,00 (1500)	11,50 (1150)	4Ф22А7-7	B35				328,4
3П812-187-7-7		9,60 (960)	7,60 (760)	2Ф25А7-7С	B25				223,2
3П812-207-7-7		11,50 (1150)	9,10 (910)	2Ф22А7-7С					247,1
3П812-307-7-7		13,40 (1340)	10,50 (1050)	4Ф22А7-7С	B30				276,8
3П812-407-7-7*		14,20 (1420)	11,00 (1100)	4Ф18А7-7С					306,4
3П812-507-7-7		15,00 (1500)	11,50 (1150)	4Ф25А7-7С	B35				328,4
3П812-187-7		9,60 (960)	7,60 (760)	4Ф18А7-7	B25				223,2
3П812-201-7-7		11,50 (1150)	9,10 (910)	4Ф20А7-7					247,1
3П812-301-7-7*		12,30 (1230)	9,70 (970)	4Ф18А7-7					276,8
3П812-401-7-7		14,20 (1420)	11,00 (1100)	8Ф16А7-7					306,4
3П812-501-7-7		15,00 (1500)	10,50 (1050)	4Ф18А7-7+4Ф16А7-7	B35				328,4

Сп. примечание № 1 по 4

1.465.1-16.00-НУ

Продолжение табл. 5

Марка	Рис.	Равномерно распределенная нагрузка, кПа (m^2/m^2), с учетом веса плиты при коэффициенте надежности по нагрузке	Награждения арматура (по штукам)	Класс бетона	расход материалов		Посл.
					бетон, м ³	сталь, кг	
							7
31B12-1A7B-7	1	$\bar{f}_f > 1$	$\bar{f}_f = 1$				
31B12-2A7B-7		9,30 (930)	7,40 (740)	2φ28A ¹⁷⁸	825		247,1
31B12-3A7B-7		11,50 (1150)	9,10 (910)	4φ20A ¹⁷⁸			272,6
31B12-4A7B-7		13,80 (1380)	10,80 (1080)	4φ25A ¹⁷⁸	830		318,6
31B12-1K7-7		15,00 (1500)	11,50 (1150)	4φ28A ¹⁷⁸	835		376,9
31B12-2K7-7		11,00 (1100)	8,80 (880)	4φ15K7	830	2,12	183,6
31B12-4K7-7		14,00 (1400)	10,90 (1090)	6φ15K7	835		226,8
31B12-1Bp-7							
31B12-2Bp-7		9,60 (960)	7,60 (760)	26φ58p	825		183,0
31B12-3Bp-7		11,60 (1160)	9,20 (920)	32φ58p	830		194,4
31B12-4Bp-7		13,60 (1360)	10,60 (1060)	38φ58p	835		208,8
31B12-1A7-7H	2	15,00 (1500)	11,50 (1150)	44φ58p	840		230,0
31B12-2A7-7H		8,40 (840)	6,80 (680)	4φ18A ¹⁷⁸	825		226,6
31B12-3A7-7H		9,70 (970)	7,70 (770)	4φ20A ¹⁷⁸			248,8
31B12-4A7-7H		12,00 (1200)	9,50 (950)	3φ16A ¹⁷⁸	830		288,2
31B12-1K7-7H		13,80 (1380)	10,80 (1080)	4φ18A ¹⁷⁸ +4φ15K7	835		309,2
31B12-1A7C ¹ -7H		8,30 (830)	6,70 (670)	2φ22A ¹⁷⁸ X	825		202,2
31B12-2A7C ¹ -7H		10,50 (1050)	8,40 (840)	2φ25A ¹⁷⁸ X		2,12	223,2
31B12-3A7C ¹ -7H		12,60 (1260)	10,00 (1000)	4φ20A ¹⁷⁸ X	830		251,8
31B12-4A7C ¹ -7H		14,80 (1480)	11,40 (1140)	4φ22A ¹⁷⁸ X	835		286,6
31B12-1A7B-7H		9,30 (930)	7,40 (740)	2φ28A ¹⁷⁸	825		247,1
31B12-2A7B-7H		11,50 (1150)	9,10 (910)	2φ32A ¹⁷⁸			283,0
31B12-3A7B-7H		13,80 (1380)	10,80 (1080)	4φ25A ¹⁷⁸	830		318,6
31B12-4A7B-7H		15,00 (1500)	11,50 (1150)	4φ28A ¹⁷⁸	835		375,9

Продолжение табл. 5

Номер	Рис.	Равномерно распределенная нагрузка, кПа (кгс/м ²), с учетом веса плиты при коэффициенте надежности по нагрузке	Направленная арматура (по пакету)	Класс бетона	Расход материалов		Масса, кг
					бетон, м ³	сталь, кг	
		$\bar{f}_f > 1$	$\bar{f}_f = 1$				
3П812-1АГ-7П	2	Задания со среднеагрессивным воздействием газозаводской среды					
		8,40 (840)	6,80 (680)	4Ф18АГ	825		226,5
		9,70 (970)	7,70 (770)	4Ф20АГ	830		248,8
		12,00 (1200)	9,50 (950)	8Ф16АГ			288,2
		13,80 (1380)	10,80 (1080)	4Ф18АГ+4Ф16АГ	835		309,2
		9,30 (930)	7,40 (740)	2Ф22АГВ	825		247,1
		11,50 (1150)	9,10 (910)	2Ф32АГВ			283,0
		13,80 (1380)	10,80 (1080)	4Ф25АГВ	830		318,6
		15,00 (1500)	11,50 (1150)	4Ф28АГВ	835		375,9

Таблица 6

Номер	Рис.	Равномерно распределенная нагрузка, кПа (кгс/м ²), с учетом веса плиты при коэффициенте надежности по нагрузке	Направленная арматура (по пакету)	Класс бетона	Расход материалов		Масса, кг
					бетон, м ³	сталь, кг	
		$\bar{f}_f > 1$	$\bar{f}_f = 1$				
3П812-1АГ-7	2	Задания с неагрессивным воздействием газозаводской среды					
		8,00 (800)	7,20 (720)	2Ф22АГ	825		202,2
		10,90 (1090)	8,70 (870)	2Ф25АГ	830		223,2
		9,70 (970)	7,30 (730)	2Ф25АГС	825		223,2
		11,00 (1100)	8,80 (880)	2Ф28АГС	830		247,1
		9,60 (960)	7,60 (760)	4Ф18АГ	825		226,6
		10,50 (1050)	8,40 (840)	4Ф20АГ	830		248,8
		11,50 (1150)	9,10 (910)	8Ф16АГ			285,2
		9,40 (940)	7,40 (740)	2Ф28АГВ	825		247,1
		11,50 (1150)	9,10 (910)	2Ф32АГВ	830		283,0
3П812-1К7-7	2	10,50 (1050)	8,40 (840)	4Ф15АГ	830		183,6
		12,00 (1200)	9,50 (950)	6Ф15АГ			214,0
		9,10 (910)	7,30 (730)	2Ф25АГВ	825		183,0
		11,00 (1100)	8,80 (880)	3Ф25АГВ	830		194,4

См. примечание на листе 5.

1.455.1-16.0-НУ

Плиты из тяжелого бетона с пропеном в лотке Ø1000мм для пропуска вентиляции

Таблица 7

Номер	Рис.	Рабочему распределенная нагрузка, кН/м ² (кгс/м ²), с учетом веса плиты при коэффициенте надежности по нагрузке	Напряженная структура (на плиту)	Класс бетона	Расход материалов		Масса, т
					Бетон, м ³	Сталь, кг	
		$\beta_3 > 1$	$\beta_3 = 1$				
		Задания с низогрессивным воздействием на плиту среды					
31812-1АГЕ-10	2	9,10 (910)	7,30 (730)	2Ф20Ф16	825		189,6
31812-2АГЕ-10		10,90 (1090)	8,70 (870)	2Ф22Ф16	830		202,2
31812-3АГЕ-10		11,50 (1150)	9,10 (910)	4Ф16Ф16			206,0
31812-4АГЕ-10		13,00 (1300)	10,20 (1020)	2Ф25Ф16			226,2
31812-5АГЕ-10		14,00 (1400)	10,90 (1090)	4Ф18Ф16	835		239,4
31812-6АГЕ-10		15,00 (1500)	11,50 (1150)				256,8
31812-1АГЕ-10		9,50 (950)	7,50 (750)		825		202,2
31812-2АГЕ-10		11,50 (1150)	9,10 (910)	2Ф22Ф16			215,2
31812-3АГЕ-10		10,30 (1030)	8,20 (820)				
31812-4АГЕ-10		12,00 (1200)	9,50 (950)	2Ф25Ф16	830	2,08	223,2
31812-5АГЕ-10*		13,80 (1380)	10,80 (1080)	4Ф18Ф16			241,0
31812-6АГЕ-10		12,60 (1260)	10,00 (1000)				
31812-1АГЕ-10*		14,20 (1420)	11,00 (1100)	4Ф20Ф16			261,6
31812-5АГЕ-10*		15,00 (1500)	11,50 (1150)	4Ф22Ф16	835		286,6
31812-1АГЕ-10		9,60 (960)	7,60 (760)	2Ф25Ф16	825		223,2
31812-2АГЕ-10		11,50 (1150)	9,10 (910)	2Ф28Ф16			247,1
31812-3АГЕ-10		13,40 (1340)	10,50 (1050)	4Ф22Ф16	830		276,8
31812-4АГЕ-10*		14,20 (1420)	11,00 (1100)	4Ф22Ф16	835		306,4
31812-5АГЕ-10		15,00 (1500)	11,50 (1150)	4Ф25Ф16			328,4
31812-1АГЕ-10		9,50 (950)	7,60 (760)	4Ф18Ф16	825		226,6
31812-2АГЕ-10		11,50 (1150)	9,10 (910)	4Ф20Ф16			248,8
31812-3АГЕ-10*		12,30 (1230)	9,70 (970)	4Ф18Ф16	830		249,4
31812-4АГЕ-10		14,20 (1420)	11,00 (1100)	4Ф16Ф16			298,0
31812-5АГЕ-10		13,50 (1350)	10,60 (1060)				
		15,00 (1500)	11,50 (1150)	4Ф20Ф16	835		319,0

Продолжение табл. 7

Наряд	Рис.	Равномерно распределенная нагрузка, кПа (кгс/м ²), с учетом веса плиты при коэффициенте надежности по нагрузке	Направленная арматура (по плитам)	Глубина бетона	расход материалов		насад,
					бетон, м ³	сталь, кг	
31812-1A1B-10	2	9,30 (930)	7,40 (740)	2Ф28А10в	0,25		247,1
31812-2A1B-10		11,50 (1150)	9,10 (910)	4Ф20А10в			272,6
31812-3A1B-10		13,80 (1380)	10,80 (1080)	4Ф25А10в			318,6
31812-4A1B-10		15,00 (1500)	11,50 (1150)	4Ф28А10в	0,35		375,9
31812-1Б7-10		11,00 (1100)	8,80 (880)	4Ф15К7	0,30		183,6
31812-2Б7-10		14,00 (1400)	10,90 (1090)	6Ф15К7	0,35		226,8
31812-1БР-10		9,60 (960)	7,60 (760)	26Ф58Р	0,25		183,0
31812-2БР-10		11,60 (1160)	9,20 (920)	32Ф58Р	0,30		194,4
31812-3БР-10		13,60 (1360)	10,80 (1080)	38Ф58Р	0,35		208,8
31812-4БР-10		15,00 (1500)	11,50 (1150)	44Ф58Р	0,40		230,0
Задний со сдвоенным венцом				базовый	203,060	средней	
31812-1Б2-10Н	2	8,40 (840)	6,80 (680)	4Ф18А2	0,25		226,6
31812-2Б2-10Н		9,70 (970)	7,70 (770)	4Ф20А2			248,8
31812-3Б2-10Н		12,00 (1200)	9,50 (950)	8Ф16А2			288,2
31812-4Б2-10Н		13,80 (1380)	10,80 (1080)	4Ф18А2+4Ф16А2	0,35		309,2
31812-1Б2БС-10Н		8,30 (830)	6,70 (670)	2Ф22А1БС	0,25		202,2
31812-2Б2БС-10Н		10,60 (1060)	8,40 (840)	2Ф25А1БС			223,2
31812-3Б2БС-10Н		12,60 (1260)	10,00 (1000)	4Ф20А1БС	0,30		251,8
31812-4Б2БС-10Н		14,80 (1480)	11,40 (1140)	4Ф22А1БС	0,35		286,6
31812-1А2Б-10Н		9,30 (930)	7,40 (740)	2Ф28А10в	0,25		247,1
31812-2А2Б-10Н		11,50 (1150)	9,10 (910)	2Ф32А8			283,0
31812-3А2Б-10Н		13,80 (1380)	10,80 (1080)	4Ф25А8	0,30		318,6
31812-4А2Б-10Н		15,00 (1500)	11,50 (1150)	4Ф28А10в	0,35		375,9

Продолжение табл. 5

Номер	Рис.	Равномерно распределенная нагрузка, кПа (кгс/м ²), с учетом веса плиты при коэффициенте надежности по нагрузке	$\delta_f > 1$	$\delta_f = 1$	Направленная пропускная способность (по плиту)	Класс бетона	Расход материалов		Насло,
							Бетон, м ³	Сталь, кг	
Здания со среднебалансовым воздействием									
3ЛВ12-1АЕ-107	2	8,40 (840)		6,80 (680)	4Ф18АП	825			226,6
3ЛВ12-2АГ-107		9,70 (970)		7,70 (770)	4Ф20АП	830			248,8
3ЛВ12-3АГ-107		12,00 (1200)		9,50 (950)	8Ф16АП				288,2
3ЛВ12-4АГ-107		13,80 (1380)		10,80 (1080)	4Ф18АП+4Ф16АП	835	2,08		309,2
3ЛВ12-10ДБ-107		9,30 (930)		7,40 (740)	2Ф28АПВ	825			247,1
3ЛВ12-2АГБ-107		11,50 (1150)		9,10 (910)	2Ф32АПВ				283,0
3ЛВ12-3АГБ-107		13,80 (1380)		10,80 (1080)	4Ф25АПВ	830			318,6
3ЛВ12-4АГБ-107		16,00 (1600)		11,50 (1150)	4Ф28АПВ	835			375,9

Плиты из легкого бетона с прослойкой в пакете ф 1000 мм для пропуска вентшахта

Номер	Рис.	Равномерно распределенная нагрузка, кПа (кгс/м ²), с учетом веса плиты при коэффициенте надежности по нагрузке	$\delta_f > 1$	$\delta_f = 1$	Направленная пропускная способность (по плиту)	Класс бетона	Расход материалов		Насло,
							Бетон, м ³	Сталь, кг	
Здания из легкого бетона с прослойкой ф 1000 мм для пропуска вентшахта									
3ЛВ12-1А-Е-10	2	9,00 (900)		7,20 (720)	2Ф22АП	825			202,2
3ЛВ12-2А-Е-10		10,90 (1090)		8,70 (870)	2Ф25АП	830			223,2
3ЛВ12-1А-Г-10		9,10 (910)		7,30 (730)	2Ф25АПВ	825			223,2
3ЛВ12-2А-Г-10		11,00 (1100)		8,80 (880)	2Ф28АПВ	830			247,1
3ЛВ12-1А-Г-10		9,60 (960)		7,60 (760)	4Ф18АП	825			226,6
3ЛВ12-2А-Г-10		10,50 (1050)		8,40 (840)	4Ф20АП				248,8
3ЛВ12-3А-Г-10		11,50 (1150)		9,10 (910)	8Ф16АП	830	2,08		285,2
3ЛВ12-4А-Г-10		9,40 (940)		7,40 (740)	2Ф28АПВ	825			247,1
3ЛВ12-2АГ-10		11,50 (1150)		9,10 (910)	2Ф32АПВ	830			283,0
3ЛВ12-1К7-10		10,50 (1050)		8,48 (840)	4Ф15Х7	830			183,6
3ЛВ12-2К7-10		12,00 (1200)		9,50 (950)	6Ф15Х7	830			214,0
3ЛВ12-1В-10		9,10 (910)		7,30 (730)	26Ф58Р	825			183,0
3ЛВ12-2В-10		11,00 (1100)		8,80 (880)	32Ф58Р	830			194,4

См. примечание № 5
на листе 5
при торках, применяемых в табл. 5.2, предписанном для применения в зданиях

1.465.1-16.0-МУ

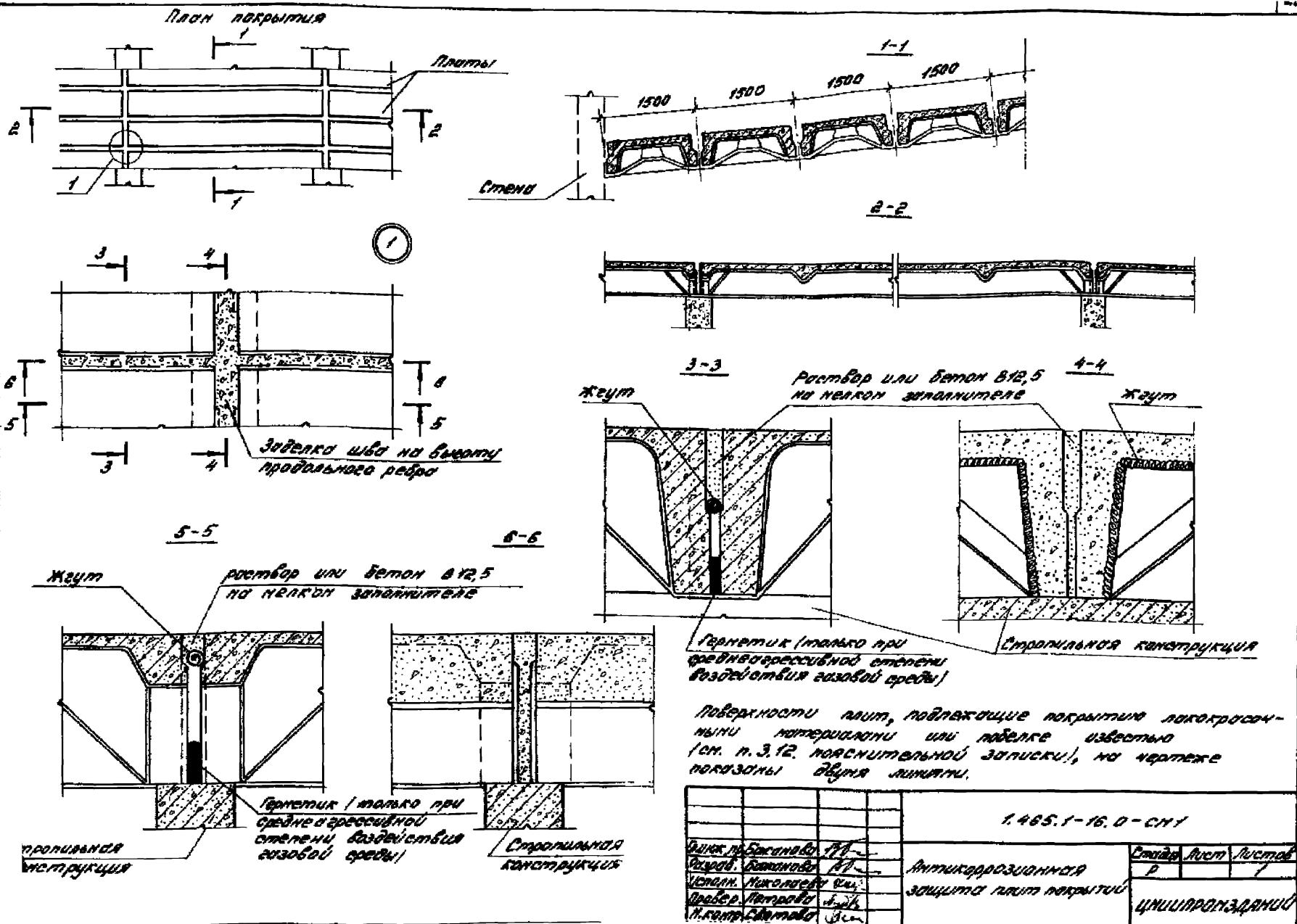
Плиты из тяжелого бетона для легкобрасильной кровли

Таблица 9

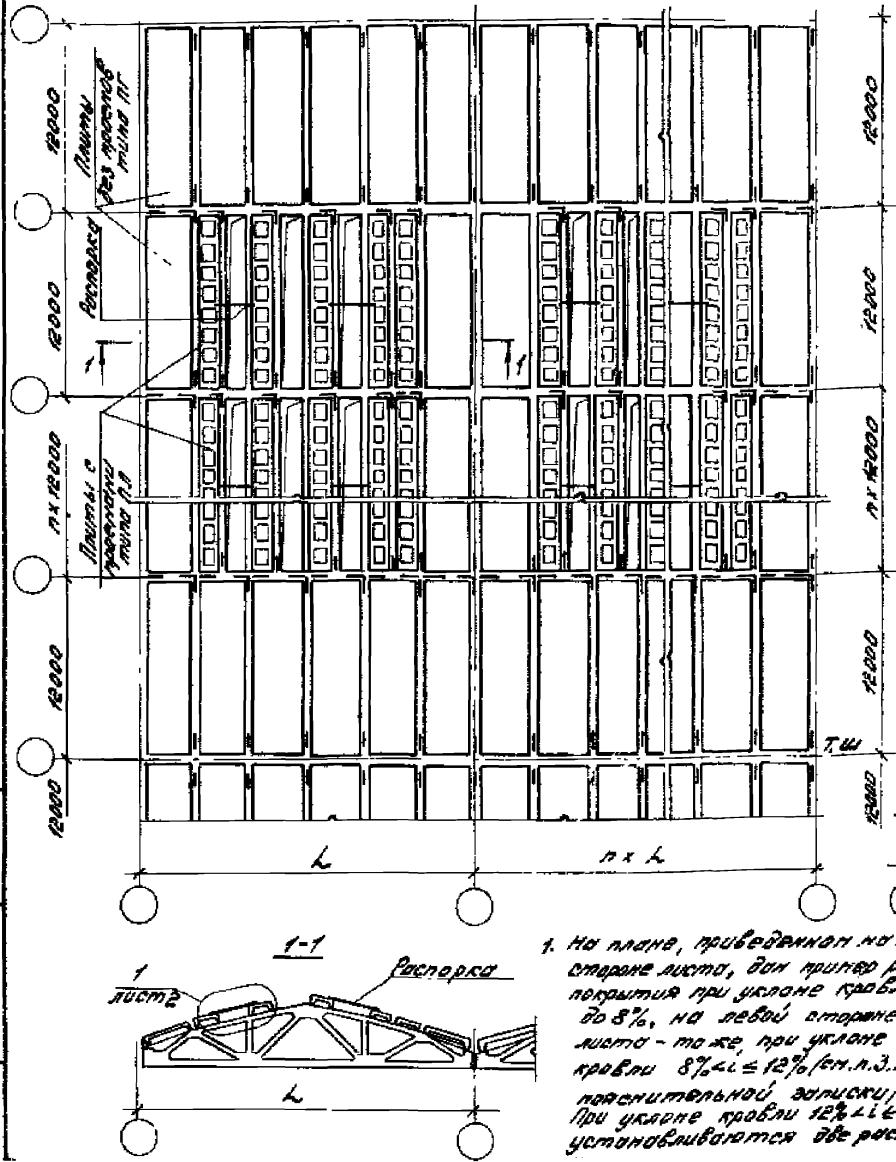
Модель	Рис	Равномерно распределенная нагрузка						Награждаемая форма тура (на плиту)	Класс бетона	Расход материалов		Масса,
		на 1 м ² покрытия здания, кг/м (кгс/м ²)		на продольное ребро плиты, кН/м (кгс/м)								
		без учета веса плиты	с учетом веса плиты	без учета веса плиты	с учетом веса плиты							
		при коэффициенте надежности по нагрузке		$\delta_f > 1$	$\delta_f = 1$	$\delta_f < 1$	$\delta_f > 1$	$\delta_f = 1$	$\delta_f < 1$			
3П112-18+19		3.7 (370)	2.9 (290)	7.5 (760)	5.15 (515)	5.5 (550)	4.3 (430)	4Ф16.8+17	830			
3П112-28+17		4.55 (455)	3.5 (350)	8.8 (880)	7.05 (705)	6.8 (680)	5.2 (520)	2Ф25.8+17	835			195,7
3П112-3A+17		5.2 (520)	4.0 (400)	9.8 (980)	7.85 (785)	7.8 (780)	6.0 (600)	2Ф28.1+17	840			212,9
3П112-19+17		3.7 (370)	2.9 (290)	7.5 (760)	5.15 (515)	5.5 (550)	4.3 (430)	2Ф25.8+17	830			238,9
3П112-2A+17		4.1 (410)	3.2 (320)	8.2 (820)	6.65 (665)	6.2 (620)	4.8 (480)	4Ф20.8+17	835			212,9
3П112-3A+17		4.7 (470)	3.6 (360)	9.0 (900)	7.25 (725)	7.0 (700)	5.4 (540)	4Ф22.8+17	840			238,5
3П112-18+19С		3.7 (370)	2.6 (280)	7.5 (750)	6.05 (605)	5.5 (550)	4.2 (420)	2Ф28.1+17С	830			265,8
3П112-2A+19С		4.05 (405)	3.1 (310)	8.1 (810)	6.55 (655)	6.1 (610)	4.7 (470)	4Ф22.8+17С	835			236,8
3П112-3A+19С		4.7 (470)	3.6 (360)	9.0 (900)	7.25 (725)	7.0 (700)	5.4 (540)	4Ф25.8+17С	840			263,5
3П112-18+17	3	3.5 (350)	2.7 (270)	7.3 (730)	5.95 (595)	5.3 (530)	4.1 (410)	4Ф20.8+16	830			307,4
3П112-2A+17		4.3 (430)	3.3 (330)	8.5 (850)	6.85 (685)	6.5 (650)	5.0 (500)	8Ф16.8+16	835			238,5
3П112-3A+17		4.75 (475)	3.65 (365)	9.1 (910)	7.35 (735)	7.1 (710)	5.5 (550)	4Ф18.8+16+16.8+16	840			274,9
3П112-18+17В		3.4 (340)	2.6 (260)	7.0 (700)	5.75 (575)	5.0 (500)	3.9 (390)	4Ф22.8+17В	830			298,0
3П112-2A+17В		3.95 (395)	3.1 (310)	7.9 (790)	6.45 (645)	5.9 (590)	4.6 (460)	2Ф32.8+17В				263,5
3П112-3A+17В		4.55 (455)	3.5 (350)	8.8 (880)	7.05 (705)	6.8 (680)	5.2 (520)	4Ф25.8+17В	835			305,3
3П112-4A+17В		4.9 (490)	3.7 (370)	9.3 (930)	7.45 (745)	7.3 (730)	5.6 (560)	4Ф28.8+17В	840			334,9
3П112-1K+7		4.4 (440)	3.4 (340)	8.6 (860)	6.95 (695)	6.6 (660)	5.1 (510)	6Ф15K+7	830			205,7
3П112-2K+7		5.2 (520)	4.0 (400)	9.8 (980)	7.85 (785)	7.8 (780)	6.0 (600)	8Ф15K+7	840			232,6
3П112-1B+P		3.5 (350)	2.7 (270)	7.3 (730)	5.95 (595)	5.3 (530)	4.1 (410)	3.2Ф5B+P	830			184,1
3П112-2B+P		4.1 (410)	3.2 (320)	8.2 (820)	6.65 (665)	6.2 (620)	4.8 (480)	3.0Ф5B+P	835			193,5
3П112-3B+P		4.55 (455)	3.5 (350)	8.8 (880)	7.05 (705)	6.8 (680)	5.2 (520)	4.4Ф5B+P				206,9
3П112-4B+P		4.9 (490)	3.7 (370)	9.3 (930)	7.45 (745)	7.3 (730)	5.6 (560)	5.0Ф5B+P	840			220,4

Продолжение табл. 9

Модель	Рис.	Дополнительно распределенная нагрузка						Наградная формула (на плиту)	Класс бетона	Расход материалов		Масса, т			
		на 1 м ² покрытия здания, кг/м ² (кН/м ²)		на продольное ребро плиты, кН/м (кН/м)											
		без учета веса плиты		с учетом веса плиты		без учета веса плиты									
		при квадратичном напряжении по нагрузке													
		$T_1 > 1$	$\bar{T}_2 = 1$	$T_3 > 1$	$\bar{T}_4 = 1$	$\bar{T}_5 > 1$	$\bar{T}_6 = 1$			n^3	кг				
Здания со слабодеформативным воздействием газовой среды															
ЗП112-1A10-Н	3	3,1 (310)	2,4 (240)	6,6 (660)	5,45 (545)	4,6 (460)	3,6 (360)	4Ф20814	830	1,56	238,5				
ЗП112-2A10-Н		4,1 (410)	3,1 (310)	8,1 (810)	6,55 (655)	6,1 (610)	4,7 (470)	8Ф16810	835		274,9				
ЗП112-3A10-Н		4,4 (440)	3,4 (340)	8,6 (860)	8,95 (895)	6,6 (660)	5,1 (510)	4Ф16814Ф16810	840		294,9				
ЗП112-1B10УС-Н		3,95 (395)	2,75 (275)	7,2 (720)	5,95 (595)	5,2 (520)	4,1 (410)	2Ф25814С	830		212,9				
ЗП112-2A10УС-Н		3,9 (390)	3,0 (300)	7,8 (780)	6,35 (635)	5,8 (580)	4,5 (450)	4Ф20814С	835		238,5				
ЗП112-3A10УС-Н		4,15 (415)	3,2 (320)	8,2 (820)	6,65 (665)	6,2 (620)	4,8 (480)	4Ф22A10УС	840		262,9				
ЗП112-1A10Б-Н		3,4 (340)	2,6 (260)	7,0 (700)	6,15 (615)	5,0 (500)	3,9 (390)	4Ф22A10Б	830		263,5				
ЗП112-2A10Б-Н		3,95 (395)	3,1 (310)	7,9 (790)	6,45 (645)	5,9 (590)	4,6 (460)	2Ф32A10Б	830		272,7				
ЗП112-3A10Б-Н		4,15 (415)	3,2 (320)	8,2 (820)	6,65 (665)	6,2 (620)	4,8 (480)	4Ф25A10Б	835		305,3				
ЗП112-4A10Б-Н		4,7 (470)	3,6 (360)	9,0 (900)	7,25 (725)	7,0 (700)	5,4 (540)	4Ф28A10Б	840		354,9				
Здания со среднедеформативным воздействием газовой среды															
ЗП112-1A10-П	3	3,1 (310)	2,4 (240)	6,6 (660)	5,45 (545)	4,6 (460)	3,6 (360)	4Ф20810	830	1,56	238,5				
ЗП112-2A10-П		4,1 (410)	3,1 (310)	8,1 (810)	6,55 (655)	6,1 (610)	4,7 (470)	8Ф16810	835		274,9				
ЗП112-3A10-П		4,4 (440)	3,4 (340)	8,6 (860)	6,95 (695)	6,6 (660)	5,1 (510)	4Ф16814Ф16810	840		294,9				
ЗП112-1B10Б-П		3,9 (390)	2,6 (260)	7,0 (700)	5,75 (575)	5,0 (500)	3,9 (390)	4Ф22A10Б	830		263,5				
ЗП112-2A10Б-П		3,95 (395)	3,1 (310)	7,9 (790)	6,45 (645)	5,9 (590)	4,6 (460)	2Ф32A10Б	830		272,7				
ЗП112-3A10Б-П		4,15 (415)	3,2 (320)	8,2 (820)	6,65 (665)	6,2 (620)	4,8 (480)	4Ф25A10Б	835		305,3				
ЗП112-4A10Б-П		4,7 (470)	3,6 (360)	9,0 (900)	7,25 (725)	7,0 (700)	5,4 (540)	4Ф28A10Б	840		354,9				

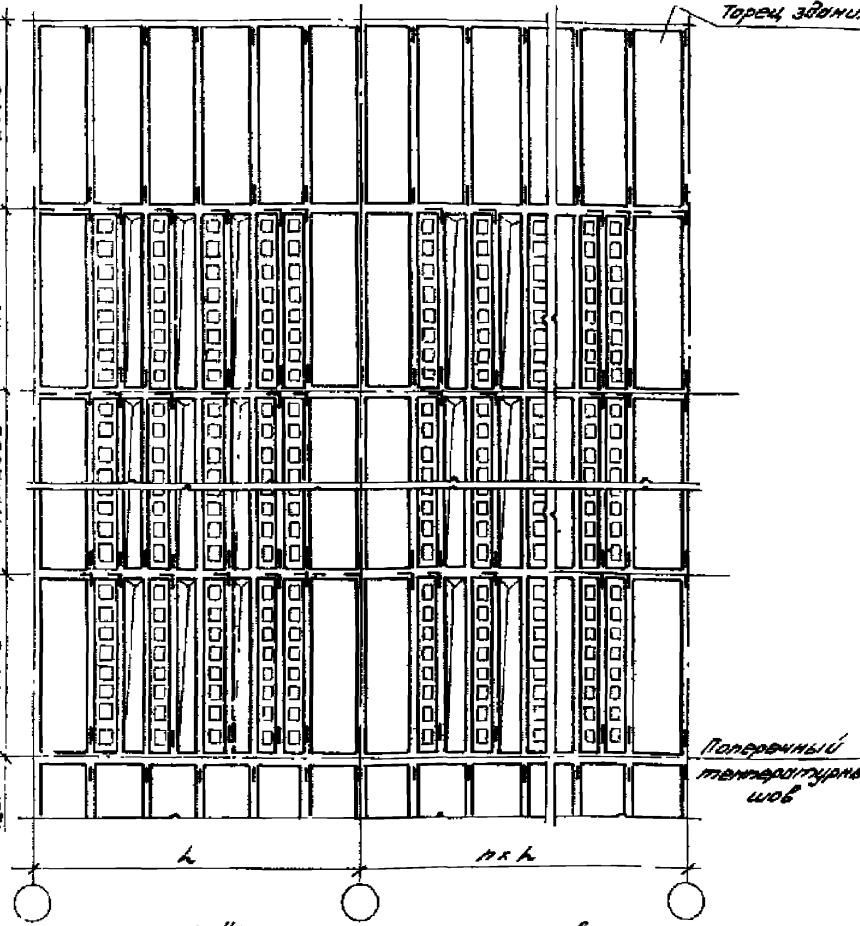


Пример решения покрытия с легкосбрасываемой кровлей для зданий с постоянными опорными кронами



1. На плане, приведенном на правой стороне листа, для примера решения покрытия при уклоне кровли до 8%, на левой стороне листа — тоже, при уклоне кровли $8\% \leq 12\%$ (табл. 3.11), посланственной заложки, при уклоне кровли $12\% \leq 25\%$ установлены волнистые обрешетки.

Пример решения покрытия с легкосбрасываемой кровлей для зданий без постоянных опорных кронов



2. На планах покрытия условно показаны плиты без проётов (типа П) размером 3x12м

Гипсокартонные панели	ПВХ-	размер:	Бетонные панели
	ПВХ-		размер:

1.465.1-16.0-014 Р

Решение покрытий
с легкосбрасываемой
кровлей волнистые!

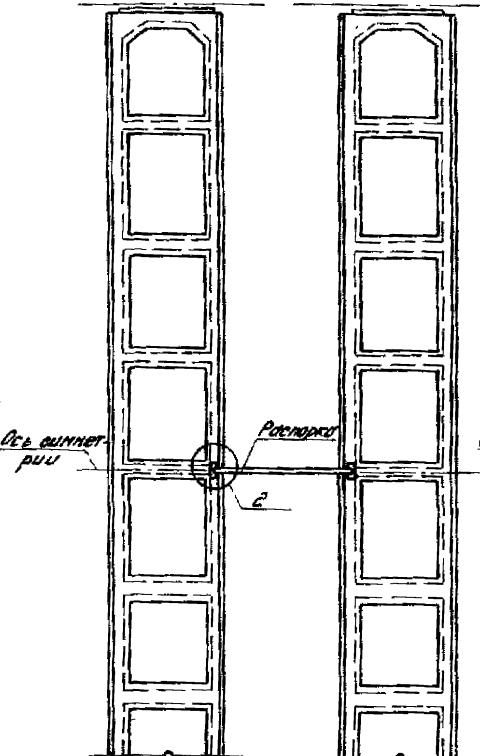
Сводка №	1	М
р	1	6

ИНИЦИАТОР

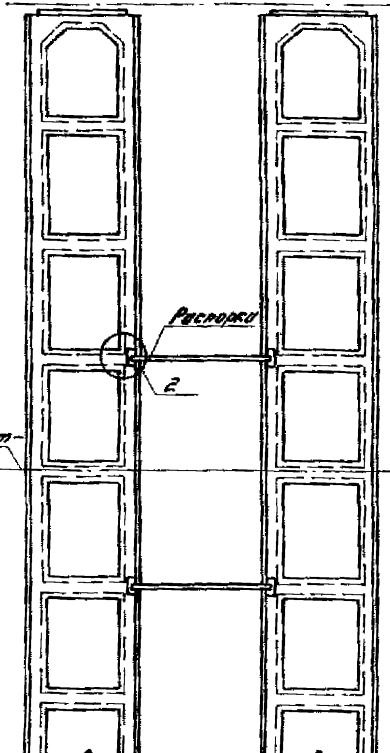
1 повернуто



вид
при уклоне кровли 8% ли 12%



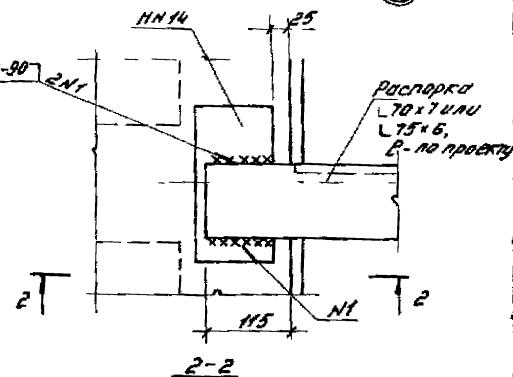
вид
при уклоне кровли 12% ли 25%



ГОСТ 5264-80 - Н1-Д6-90

2Н1

2



Образование
плоскости изгиба
в месте открытия
двери по линии



1. Узел 1- сп. лист 1
2. Приварку распорки к заглушкину
изделию НН14 производить электродо-
ви типа З-42 по ГОСТ 9467-75.

1.465.1-16.0-012

160
2

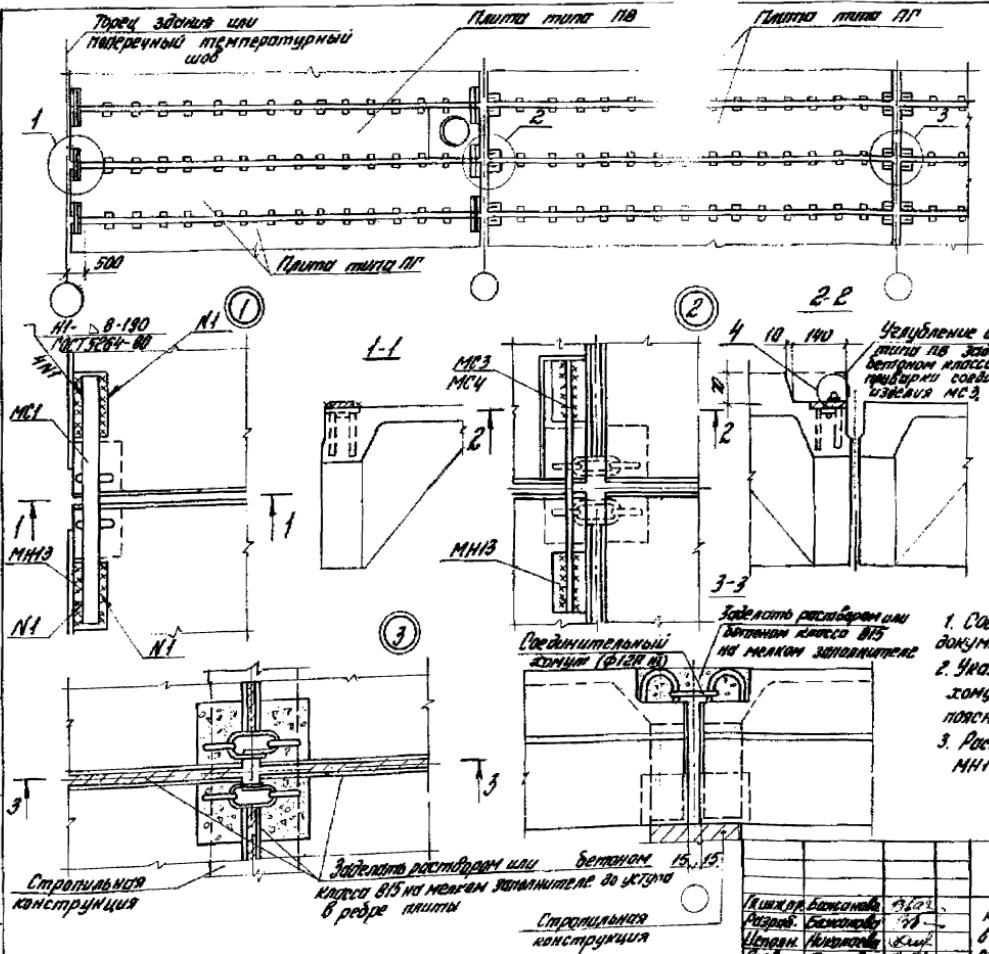
24295-01 31

Таблица 1

Ключ для подбора марок соединительных изделий в плитах для зданий с фонарными надстройками при расчетной сейсмичности 8 баллов в

Марка каркаса прикрепляемого здания	Марка дополнительного соединительного изде- лия при плитах типа ГР	Марка соответствующего соединительного изде- лия при плитах типа ПЛ	Марка изделия
ГР, ГЛ	МН13	МС1	МС3
КР19	МН13	МС1	МС4
КР20			

МС3 - стяжка Ф14Н, $\ell = 800\text{мм}$
МС4 - стяжка Ф14Н, $\ell = 800\text{мм}$



Пришлой болтами	Разрез болтами	Штанги	Гидро. Герметик	Н. штамп. Обивка	Сводка листов
15/15	15	без	без	без	Р 1
15/15	15	без	без	без	
15/15	15	без	без	без	
15/15	15	без	без	без	

1.455 + 16.0 - СМ3

Решение прикрепки в зданиях с расчетной сейсмичностью 7 и 8 баллов

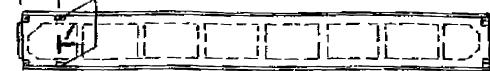
ЦНИИПРОМЗДАНИЙ

Разработка дополнительных зонглобных изделий в плитах

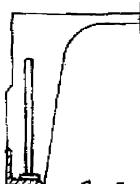
а) для крепления плинт к сплошным конструкциям
в торцах зданий и у поперечных температурных швов.

б) для зданий с фонарными надстройками
при расчетной сейсмичности в баллов

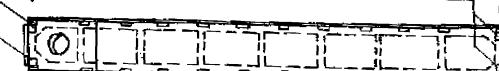
480 МН 8, МН 9



1-1



МН 13 6



б) для крепления к плинтам колонн продольного
фонарного и средних стоек покрытия фонаря

5980

5980

2 МН 10



в) для крепления к плинтам облицовочнокерамических
панелей верхнего борта фонаря

2980

3000

3000

2980

МН 11



г) для крепления подоконных панелей*

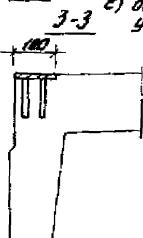
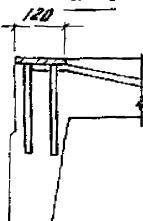
МН 12

МН 12

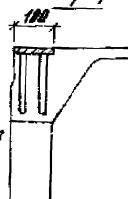


Рабочие чертежи дополнительных зонглобных изделий - см. фиг. 3
постоящих серий

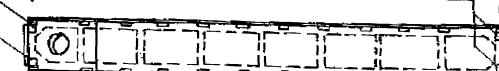
* См. примечание на листе 2



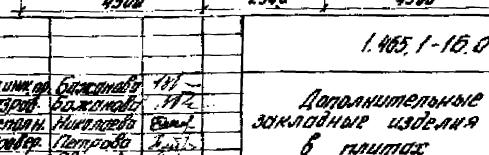
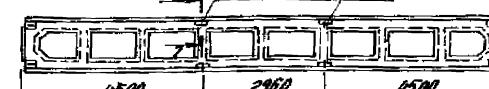
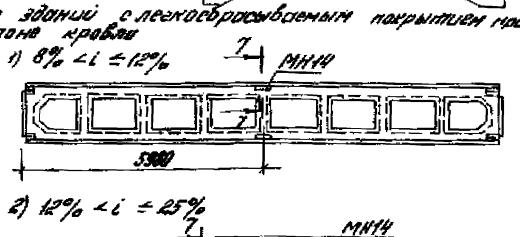
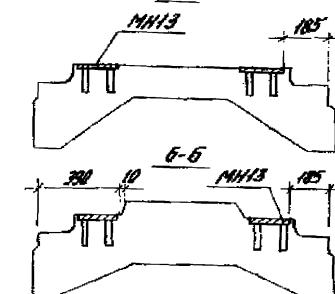
4-4



МН 13 6



5-5



1.465.1-15.0-СМ4

Дополнительные
зонглобные изделия
в плитах

Составлено
ЧНИИПРОМЭ

Таблица 1

Спецификация норм дополнительных закладных изделий на одну плиту

Назначение дополнительных закладных изделий	Норма закладного изделия	Кол.	Дополнительный членок, проставляемый бретеской нормы плиты (см. п. 2, 5, подспинительной зонуки)
1. Крепление плит к стропильным конструкциям в торцах зонтиков и у поперечных температурных швов	НН 8, НН 9	2	0
2. Крепление колонн продольного фахверка и средних стоеч поясов фонаря	НН 10 ^{**})	1	5
3. По п.п. 1 и 2	НН 8, НН 9 НН 10	2 1	6
4. Крепление обесспорченных поясов верхнего барта фонаря	НН 11	3	2
5. Крепление пароплотных поясов	НН 12 ^{**)}	4	0
6. По п.п. 1 и 5	НН 8, НН 9 НН 12	2 4	6
7. По п.п. 1, 2 и 5	НН 8, НН 9 НН 10 НН 12	2 1 4	8
8. По п. 1 при наличии дополнительных закладных изделий для соединения плит между собой в поперечном направлении (в зонтиках, имеющих фонарные надстройки при расчетной сейсмичности 8 баллов)	НН 8, НН 9 НН 13	2 4	0
9. Крепление распорок к лескосбрасываемым поясам при уклоне кровли, %			
8 < i ≤ 12	НН 14	2	0
12 < i ≤ 25	НН 14	4	5

Таблица 2

Ключ для подбора норм коркесов торцевых поперечных ребер в плитах для зонтиков с расчетной сейсмичностью 8 баллов

Пролет зонтия, м		Норма коркеса	
18	24	и	
Адим. зонтия или температурного отсека, м		закладного изделия	
36 и более	36	48 и более	
Величина горизонтальной сейсмической нагрузки 5, кН/тс), действующей вдоль зонтия по уровню верха колонн			
до 430 (43,0)	до 360 (36,0)	до 530 (53,0)	КР 13, НН 13
431/43,1...700/70,0)	361/36,1...530/53,0)	531/53,1...770/77,0)	КР 20, НН 13

*) Допускается производить крепление горизонтальных поясов за строповочные петли, совмещенные с опорными закладными изделиями, в соответствии с указанием „Рабочих чертежей усовершенствованных узлов сопряжения пароплотных поясов с поясами покрытыми с использованием строповочных петель плиты“ ЦНИИПРОЗДНИЙ, шифр 144-86/88.

**) при установке в плиты закладного изделия НН 10 в среднем поперечном ребре плиты вместо предусмотренного рабочими чертежами коркеса нормы КР 13, КР 14 или КР 15 должен быть установлен коркес нормы КР 33 (сн. Вт. З, докун 1.465.1-16.3-18).