

ТИПОВЫЕ КОНСТРУКЦИИ, ИЗДЕЛИЯ И УЗЛЫ ЗДАНИЙ И СООРУЖЕНИЙ

СЕРИЯ 1.462.1-¹⁶/88

БАЛКИ СТРОПИЛЬНЫЕ ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫЕ ДВУТАВРОВЫЕ
ПРОЛЕТОМ 18 м ДЛЯ ПОКРЫТИЙ ОДНОЭТАЖНЫХ ЗДАНИЙ
ПРОМЫШЛЕННЫХ ПРЕДПРИЯТИЙ

ВЫПУСК 0
указания по применению

23723-01

ЦЕНА 3-57

ЦЕНТРАЛЬНЫЙ ИНСТИТУТ ТИПОВОГО ПРОЕКТИРОВАНИЯ
ГОССТРОЯ СССР

Москва, А-445, Смольная ул., 22

Сдано в печать **VIII 1989** года

Заказ № **7948** Тираж **5100** экз

ТИПОВЫЕ КОНСТРУКЦИИ, ИЗДЕЛИЯ И УЗЛЫ ЗДАНИЙ И СООРУЖЕНИЙ

СЕРИЯ 1.462.1-¹⁶/88

БАЛКИ СТРОПИЛЬНЫЕ ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫЕ ДВУТАВРОВЫЕ
ПРОЛЕТОМ 18м ДЛЯ ПОКРЫТИЙ ОДНОЭТАЖНЫХ ЗДАНИЙ
ПРОМЫШЛЕННЫХ ПРЕДПРИЯТИЙ

ВЫПУСК 0
указания по применению

РАЗРАБОТАНЫ
ЦНИИПРОМЗДАНИЙ

Гл.инженер ин-та *Родионов* В.В.Гранев
нач.отдела *Митников* В.Т.Ильин
рук.сектора *Абог* А.Я.Розенблюм
Гл.специалист *Жадов* Л.А.Кан

НИИЖБ

зам.директора *Серых* Р.Л.Серых
Зав.лабораторией *Вячеслав* В.А.Якушин

УТВЕРЖДЕНЫ Главным управлением
организаций проектирования
Госстроя СССР, письмо от 14.02.89 №4/6-218
Введены в действие с 01.07.89
ЦНИИПРОМЗДАНИЙ, приказ от 17.03.89 № 33.

Обозначение	Наименование	Стр.
1.462.1-16/88.0-113	Пояснительная записка	2
1.462.1-16/88.0-1141	Балки 16СД18.2.1-... и 26СД18.2.1-... Номенклатура из бетонов классов до В45(М600)	8
1.462.1-16/88.0-1141	Балки ЗБСД18.2.1-... и 4БСД18.2.1-... Номенклатура из бетонов классов до В60(М800)	9
1.462.1-16/88.0-1141	Балки 16СД18.2.1-... Несущие способности	10
1.462.1-16/88.0-1142	Балки 26СД18.2.1-... Несущие способности	13
1.462.1-16/88.0-1141	Балки ЗБСД18.2.1-... Несущие способности	16
1.462.1-16/88.0-1142	Балки ЧБСД18.2.1-... Несущие способности	19
1.462.1-16/88.0-0143	Ключи подбора марок блоков	22
1.462.1-16/88.0-0144	Схемы нагружек на балки от покрытия, снега и светоподъемнических фонарей	43
1.462.1-16/88.0-0145	Нагружки на балки от подвесного подъемно транспортного оборудования	44
1.462.1-16/88.0-0146	Примеры размещения дополнительных закладных изделий	45

ГОСУДАРСТВЕННЫЙ СТАНДАРТ РЕСПУБЛИКИ БАШКОРТОСТАН

1.462.1-16/88.0		
Страница	Лист	Листов
Гл.спрц	1	1
Провод.	1	1
Н.контр.	1	1
Гл.спрц	1	1
Провод.	1	1
Н.контр.	1	1

Содержание

ЦНИИПРОМЗДАНИЙ

ГОСУДАРСТВЕННЫЙ СТАНДАРТ РЕСПУБЛИКИ БАШКОРТОСТАН

1.462.1-16/88.0-113		
Страница	Лист	Листов
Гл.спрц	1	1
Провод.	1	1
Н.контр.	1	1

Пояснительная записка

ЦНИИПРОМЗДАНИЙ

2.2. Предусмотрены две номенклатуры блоков: одна включющая двой ти поразмера (первой и второй) из бетона классов до 845 (М800), приведена в документе 1.462.1-16/88.0-1НЦ; вторая, также включающая двой ти поразмера (третий и четвертый) из бетона классов до 860 (М800), приведено в документе 1.462.1-16/88.0-2НЦ.

Вторая номенклатура разработана с уменьшениями от предыдущих размерами блоков, изготовление которых предусматривается на предприятиях сборного железобетона, избравших производство бетонов классов до 860 (М800).

2.3. В качестве напрягаемой арматуры принято:

а) спиральная горячекатаная арматура классов А-IV и А-Г по ГОСТ 5781-82*;

б) спиральная термически упрочненная арматура классов Ат-IV С и Ат-Г СК по ГОСТ 10884-81;

в) спиральная горячекатаная арматура класса А-III, изготавленная из арматурной стали класса А-III по ГОСТ 5781-82*, упрочненная вытяжкой с контролем удлинений и напряжений;

г) стальные арматурные канаты (семипроволочные арматурные пряди) класса К-7 по ГОСТ 13840-68*.

2.4. В качестве ненапрягаемой принята арматура классов А-III по ГОСТ 5781-82* и ВР-Г по ГОСТ 6727-80.*

2.5. Блоки защищированы из тяжелого бетона классов от В27.5 (М300) до 860 (М800).

*) Допускается вместо арматуры класса А-III применять арматуру класса Ат-III С по ГОСТ 10884-81 без изменения количества диаметров и их расположения в арматурных изделиях, с учетом требований СНИП 2.03.11-85 в части установления области применения.

2.6. Предел огнестойкости блоков равен 0,8 часа.

2.7. Блоки разработаны для условий эквивалентных равномерно распределенных расчетных нагрузок (при коэффициенте надежности по нагрузке $\gamma_f = 1$), приведенных в таблице

Условная эквивалентная равномерно распределенная расчетная нагрузка при шаге блоков при 3,5 (350) 4,0 (400) 4,5 (450) 5,0 (500) 5,5 (550) 6,0 (600) 7,5 (750) 8,5 (850) 9,5 (950) 11,5 (1150) 14,5 (1450)	1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11
Порядковый номер блоки, характеризующий ее используемую способность											

Эквивалентные нагрузки приведены для блоков, рассчитанных при коэффициенте условий работы бетона $\gamma_b = 0,9$ и коэффициенте надежности по назначению $\gamma_n = 0,95$.

При коэффициенте условий работы бетона $\gamma_b = 1,1$ (или покрытии с подвесным гидроэнерго-транспортным оборудованием) наибольшая эквивалентная расчетная нагрузка увеличивается до 15,5 кПа (1550 кгс/м²).

В величины нагрузок приведенных в таблице собственных весов блоков не включен (в расчетах он учтен дополнителено).

2.8. Балки обозначаются марками, состоящими из буквенно-цифровых групп, которые в общем виде записываются следующим образом.

ХБСД 18.Х.Х-ХХ-ХХ

Дополнительные характеристики, отражающие особые условия изготовления и применения балок (приводятся в проекте здания):

Н-бетон нормальной прочности для балок, применяемых в условиях слабоагрессивной степени воздействия газообразной среды;

П-бетон повышенной прочности для балок, применяемых в условиях среднегрессивной степени воздействия газообразной среды;

1,2,3 и т. д. - наличие и положение дополнительных закладных изделий;

блеск напрягающей арматуры (АГ, АГУЭБ, КГУ и т.п.);

порядковый номер балки, характеризующий ее незначительную способность (1,2,3 и т. п.);

цифра, условно обозначающая уклон верхнего пояса балки (1 - уклон 5%);

цифра, условно обозначающая форму поперечного сечения балки (2 - двутавровая);

координатная длина, м;

наименование конструкции (балка стропильная двускатная);

цифра, обозначающая порядковый номер типоразмера балки (1,2,3 или 4).

Например, балке второго типоразмера zweitой незначительной способности с продольной рабочей арматурой класса АГ-Л, предназначеннной для применения в покрытии бесфондарного здания в условиях среднегрессивной степени воздействия газообразной среды, при плитах шириной 3м присваивается марка ХБСД 18.2-1-ГАЛ-П.

Такой же балке в покрытии здания со светоизрационным фоном - марка ХБСД 18.2-1-ГАЛ-П.2.

3. Указания по применению.

3.1. Балки предназначаются для применения в покрытиях одноэтажных зданий:

- отапливаемых и неотапливаемых;
- заводимых в Г-Л районах по всему снеговому покрову и скользкого наледа ветра, в расчетной зимней температурой наружного воздуха минус 40°С и выше;
- с перепадами и без перепадов профиля покрытия;
- с неагрессивной, слабо- и среднегрессивной степенью воздействия газообразных сред;
- с подъемным подъемно-транспортным оборудованием приводимоестью до 5т по ГОСТ 7890-84Е и без него;
- с опорами электрическими и ручными кранами приводимоестью до 32т по ГОСТ 25711-83 и ГОСТ 7075-80Е*;
- с расчетной сейсмичностью до 8 баллов включительно;
- с зенитными или светоизрационными фонарями и без них;

- в условиях систематического воздействия температур не выше 50°C ;
- с шагом блоков 6 м;
- с шагом блоков 12 м без подвесного подъемно-транспортного оборудования.

Допускается применение блоков в районах с зимней температурой наружного воздуха ниже минус 40°C в условиях систематического воздействия температур выше 50°C при соблюдении требований СНиП 2.03.01-84 и СНиП 2.03.04-84.

Допускается применение блоков в пределах их несущей способности в покрытиях зданий, возводимых в I районе по всему снеговому покрову, а также при наличии подвесного подъемно-транспортного оборудования и шаге блоков 12 м.

3.2. Подбор марок блоков следует производить путем сопоставления усилий от фактических нагрузок по проекту с несущими способностями блоков, приведенными в документах 1.462.1-16/88.0-СМ1, 1.462.1-16/88.0-СМ2, 1.462.1-16/88.0-2СМ1 и 1.462.1-16/88.0-2СМ2.

Допускается производить подбор марок блоков по таблицам-ключам, приведенным в документе 1.462.1-16/88.0-СМ3.

В соответствии с "Правилами учета степени ответственности зданий и сооружений при проектировании конструкций" при составлении ключей подбора блоков учтены коэффициенты надежности по назначению, равные 1,0; 0,95; 0,9.

Подбор марок блоков для зданий с зенитными фонарями производится по ключам для зданий без фонарей.

3.3. Рекомендуется применение двух типоразмеров блоков в каждом районе строительства.

В регионах, где условные эквивалентные расчетные распределенные расчетные нагрузки при шаге блоков 6 м не превышают для номенклатуры из бетонов классов В45/М600) 8,5 кПа, а для номенклатуры из бетонов классов до В60 (М800) бкПа, следует использовать, соответственно, только первый или третий типоразмер.

В регионах, где эквивалентные расчетные нагрузки в подавляющем большинстве случаев превышают указанные (например, в I районе по весу снегового покрова, при шаге блоков 12 м и т.п.), допускается при технико-экономическом обосновании применение только второго или четвертого типоразмера.

3.4. В блоках предусмотрены закладные изделия для крепления их к колоннам или подстропильным конструкциям.

Кроме того, в документе 1.462.1-16/88.0-СМБ приведены примеры размещения дополнительных закладных изделий для крепления плит покрытия, светоизрационных фонарей (серии 1.464-11/82, вып. 2), путей подвесного транспорта и стендовых панелей.

В проекте конкретного здания должно быть уточнено расположение и количество этих закладных изделий.

3.5. Марки стали напрягаемой арматуры, арматурных и закладных изделий, марки бетона по морозостойкости и водонепроницаемости должны назначаться в проекте конкретного здания в соответствии со СНиП 2.03.01-84 в зависимости от условий эксплуатации блоков и с учетом условий завода-изготовителя конструкции.

3.6. Для блоков, эксплуатируемых в условиях слабоагрессивной степени воздействия газообразной среды, следует применять повышенную рабочую арматуру классов А-ГСК.А-ІІ и А-ІІІв, в условиях среднеагрессивной степени воздействия - А-ІІ и А-ІІІв.

Допускается применение балок с продольной рабочей арматурой класса Ат-УСК в условиях среднеагрессивной степени воздействия газообразной среды, если эта степень определяется только влажностью и наличием углеводородного газа.

Допускается в балках, эксплуатируемых в условиях недогрессивной степени воздействия газообразных сред, при отсутствии на заводе-изготовителе другой арматурной стали, вместо арматуры класса А-У применять арматуру класса Ат-УСК без изменения диаметров стержней и их расположения.

В этом случае подбор балок производится как для слабоагрессивной степени воздействия газообразной среды.

При этом, в составе проекта конкретного здания должны быть разработаны мероприятия по обеспечению антикоррозионной защиты балок и закладных изделий в соответствии со СНиП 2.03.11-85

"Защита строительных конструкций от коррозии" и указанные требования к материалам, применяемым для изготовления бетона.

3.7. Крепление балок к колоннам осуществляется в соответствии с работой шифр 92-76/1 "Усовершенствованные узлы опрражения типовых железобетонных стропильных конструкций с колоннами и подстропильными конструкциями." (Распространяется ЦПП).

3.8. Крепление плит покрытия к балкам выполняется в соответствии с серией 1.400-11 "Рекомендации по применению сборных железобетонных типовых плит в покрытиях зданий промышленных предприятий."

3.9. Чертежи крепления путей подвесного транспорта разрабатываются в проекте конкретного здания в соответствии с выпусктом 2 серии 1.426.2-3 "Стальные подкрановые балки."

Пути подвесного транспорта пролетом 3,4 м. Чертежи КМ."

3.10. Применение балок в сейсмических районах осуществляется в соответствии с требованиями СНиП II-7-81 "Строительство в сейсмических районах" и допускается для зонной расчетной сейсмичности до 8 баллов, включительно. При этом, опорные закладные изделия балок МН1-1, МН1-2, МН1-3, МН1-4 заменяются на МН1-8, а МН1-5 и МН1-6 на МН1-7. Величина горизонтальной сейсмической силы в узле сопряжения балки с колонной, приложенная в уровне берега балки и направленная поперек ее продольной оси не должна превышать 38 кН (3,8 т.с) для МН1-1 и 72 кН (7,2 тс) для МН1-8. При определении горизонтальных сил, значение вертикальной силы принято равным собственному весу плит и балок.

Сейсмическая сила, действующая вдоль оси балки, не должна превышать 200 кН (20 тс) для МН1-7 и 250 кН (25 тс) для МН1-8.

При применении балок в покрытиях зданий расчетной сейсмичностью 8 баллов закладные изделия для крепления плит у торцов балок (см. док. 1.462.1-16/88.0-СМБ) МН2-1 и МН2-3 заменяются, соответственно, на МН7-1 и МН7-2. Горизонтальная сила, действующая на закладные изделия МН7-1 и МН7-2 и направлена поперек оси балки, не должно превышать 75 кН (7,5 т.с).

3.11. Схемы, количество вертикальных связей и распорок, а также узлы крепления связей при применении балок в покрытии зданий расчетной сейсмичностью 8 баллов разрабатываются в проекте конкретного здания на основании выпуска 2 серии 1.462-12с "Типовые железобетонные балки в покрытиях

одноэтажных зданий с расчетной сейсмичностью 7,8 и 9 баллов."

3.12. Чертежи стальных образцов разрабатываются в проекте конкретного здания на основании выпуска З серии 1.462-122.

При этом, расстояние от торца связей до оси балки следует принимать равным 200мм и толщину пластины: деталь 12 (для связей марок С103, С105, С112, С113 и С114) и деталь 13 (для связей марки СIII) рабочей 30мм.

4. Условия расчета

4.1. Расчет балок выполнен в соответствии с требованиями: СНиП 2.01.07-85 "Нагрузки и воздействия", СНиП 2.03.04-84 "бетонные и железобетонные конструкции", СНиП II-7-81 "Строительство в сейсмических районах".

4.2. Балки рассчитаны на нагрузки от веса покрытия, подвесных коммуникаций, снега и подвесного подъемно-транспортного оборудования, которые в виде сосредоточенных сил приложены к балке в местах опирания плит и крепления подвесок.

Места крепления подвесок приведены в документе
1.462.1-16/88.0-ст5.

Нагрузка от собственного веса балки учтена в виде равномерно распределенной нагрузки по длине балки.

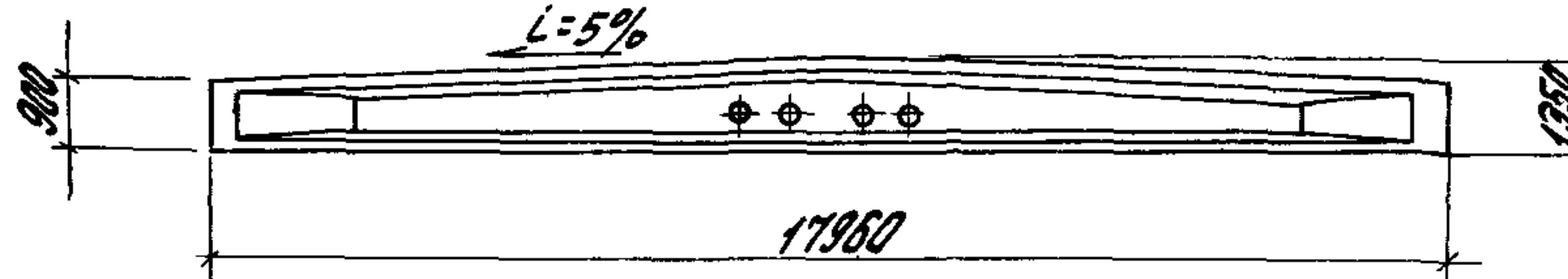
4.3. Расчет балок произведен НИИжелезобетона НИИЖЗ МПС по программе "BEAM 0".

Марка	Класс (марка) бетона	Расход материалов		Масса, т
		бетон, м ³	сталь, кг	
15СД18.2.1-1AII	827,5 (M350)	297,2		2,93
15СД18.2.1-1AIV	822,5 (M300)	263,6		
15СД18.2.1-2AII		386,0		
15СД18.2.1-2AIV		335,6		
15СД18.2.1-2AII		297,2		
15СД18.2.1-2AIV	827,5 (M350)	335,6		
15СД18.2.1-3AII		430,0		
15СД18.2.1-3AIV		319,5		
15СД18.2.1-3KII	830 (M400)	262,6		
15СД18.2.1-4AII		454,2		
15СД18.2.1-4AIV		408,4		
15СД18.2.1-4AII		358,0		
15СД18.2.1-4AIV		436,4		
15СД18.2.1-5AII	830 (M400)	497,2		
15СД18.2.1-5AIV	835 (M450)	430,0		
15СД18.2.1-5KII		302,8		
15СД18.2.1-5AIV	830 (M400)	461,2		
15СД18.2.1-6AII		605,1		
Марка	Класс (марка) бетона	Расход материалов		Масса, т
		бетон, м ³	сталь, кг	
15СД18.2.1-6AII	835 (M450)	497,7		2,93
15СД18.2.1-6AIV	830 (M400)	469,9		
15СД18.2.1-6KII	835 (M450)	361,1		
15СД18.2.1-6AIV	835 (M450)	491,5		
15СД18.2.1-7AII		718,7		
15СД18.2.1-7AIV		633,1		
15СД18.2.1-7AII	840 (M500)	514,3		
15СД18.2.1-7AIV		427,3		
15СД18.2.1-7AIV		587,7		
15СД18.2.1-8AII		776,3		
15СД18.2.1-8AIV		776,3		
15СД18.2.1-8AII	845 (M600)	817,3		
15СД18.2.1-8KII		503,3		
15СД18.2.1-8AIV		691,7		
25СД18.2.1-6AII		600,2		
25СД18.2.1-6AIV	827,5 (M350)	489,6		
25СД18.2.1-6AII		437,2		
25СД18.2.1-6KII		343,6		
Марка	Класс (марка) бетона	Расход материалов		Масса, т
бетон, м ³	сталь, кг	бетон, м ³	сталь, кг	Масса, т
25СД18.2.1-6AII	835 (M450)	474,0		
25СД18.2.1-7AII	830 (M400)	744,1		
25СД18.2.1-7AIV		630,5		
25СД18.2.1-7KII	835 (M450)	417,3		
25СД18.2.1-8AII		759,5		
25СД18.2.1-8AIV		645,9		
25СД18.2.1-8AII		577,7		
25СД18.2.1-8KII	835 (M450)	463,7		
25СД18.2.1-8AII		652,1		
25СД18.2.1-9AII		866,9		
25СД18.2.1-9AIV		759,5		
25СД18.2.1-9AII	840 (M500)	652,1		
25СД18.2.1-9AIV		503,9		
25СД18.2.1-9AII		763,7		
25СД18.2.1-10AII		1145,9		
25СД18.2.1-10AIV		1030,9		
25СД18.2.1-10AII		815,1		
25СД18.2.1-10KII		840,9		
25СД18.2.1-10AII	845 (M600)	930,7		
25СД18.2.1-11AII		1845,5		
25СД18.2.1-11AIV		1538,1		
25СД18.2.1-11AII		1430,7		
25СД18.2.1-11AIV		1080,9		
25СД18.2.1-11AII		1430,7		

1. Вместо арматуры класса А-II по ГОСТ 5781-82* допускается применение в балках, эксплуатируемых в условиях неизделийской степени воздействия газообразной среды, термически упрочненной арматурой отали класса А-II по ГОСТ 10884-81 без изменения диаметров отверстий и их расположения. Соответствующие изменения должны быть внесены в написание марки балки (например, вместо 25СД18.2.1-VAII следует писать 25СД18.2.1-VAII-C).

2. В марках балок опущены индексы, характеризующие требования к прочности бетона.

Гл. спц.	Кан	Кан	Сталь	Лист	Лист
Исполнил Семенова Олег			Балки 15СД18.2.1... и 25СД18.2.1...	р	1
Проверил Логвиненко Г.А.					
Н. констр. Логвиненко Г.А.			Номенклатура из бетонов классов до В45 (M 600)	ЦНИИПРОМЗДАНИЙ	



330 ЗБСД18.2.1-...
330 4БСД18.2.1-...

Марка	Класс (марка) бетона	Расход материалов		Масса, т
		бетон, м ³	сталь, кг	
ЗБСД18.2.1-1АГ	840(М500)	291.0	247.0	5.6
ЗБСД18.2.1-1АГ		247.0	309.4	
ЗБСД18.2.1-2АГ		329.4	329.4	
ЗБСД18.2.1-2АГ		291.0	291.0	
ЗБСД18.2.1-2АГ		256.4	332.5	
ЗБСД18.2.1-2АГ		332.5	423.8	
ЗБСД18.2.1-2АГ		423.8	313.4	
ЗБСД18.2.1-2АГ		313.4	255.4	
ЗБСД18.2.1-2АГ		255.4	458.0	
ЗБСД18.2.1-ЧАГ		458.0	402.2	
ЗБСД18.2.1-ЧАГ	845(М600)	402.2	351.8	9.5
ЗБСД18.2.1-ЧАГ		351.8	405.4	
ЗБСД18.2.1-ЧАГ		405.4	491.0	
ЗБСД18.2.1-ЧАГ		491.0	423.8	
ЗБСД18.2.1-5АГ		423.8	4БСД18.2.1-ЧАГ	

Марка	Класс (марка) бетона	Расход материалов		Масса, т
		бетон, м ³	сталь, кг	
ЗБСД18.2.1-5АГ	855(М700)	296.6	598.9	3.80
ЗБСД18.2.1-5АГ		454.6	515.9	
ЗБСД18.2.1-5АГ		598.9	463.3	
ЗБСД18.2.1-5АГ		515.9	354.5	
ЗБСД18.2.1-5АГ		463.3	484.9	
ЗБСД18.2.1-5АГ		354.5	613.2	
ЗБСД18.2.1-5АГ		484.9	502.6	
ЗБСД18.2.1-5АГ		613.2	450.0	
ЗБСД18.2.1-5АГ		502.6	344.2	
ЗБСД18.2.1-5АГ		450.0	757.1	
ЗБСД18.2.1-5АГ	840(М500)	344.2	757.1	9.5
ЗБСД18.2.1-5АГ		757.1	643.5	
ЗБСД18.2.1-5АГ		643.5	515.3	
ЗБСД18.2.1-5АГ		515.3	461.3	
ЗБСД18.2.1-5АГ		461.3	4БСД18.2.1-5АГ	

Марка	Класс (марка) бетона	Расход материалов		Масса, т
		бетон, м ³	сталь, кг	
4БСД18.2.1-8АГ	855(М700)	757.1	643.5	9.5
4БСД18.2.1-8АГ		643.5	515.3	
4БСД18.2.1-8АГ		515.3	461.3	
4БСД18.2.1-8АГ		461.3	4БСД18.2.1-8АГ	
4БСД18.2.1-8АГ		4БСД18.2.1-8АГ	649.7	
4БСД18.2.1-8АГ		864.5	864.5	
4БСД18.2.1-8АГ		757.1	757.1	
4БСД18.2.1-8АГ		649.7	649.7	
4БСД18.2.1-8АГ		501.5	501.5	
4БСД18.2.1-8АГ		784.1	784.1	
4БСД18.2.1-10АГ	860(М800)	1143.5	1054.9	9.5
4БСД18.2.1-10АГ		1054.9	813.7	
4БСД18.2.1-10АГ		813.7	638.5	
4БСД18.2.1-10АГ		638.5	928.7	
4БСД18.2.1-10АГ		928.7	1638.5	
4БСД18.2.1-10АГ		1638.5	1531.1	
4БСД18.2.1-10АГ		1531.1	1293.5	
4БСД18.2.1-10АГ		1293.5	1073.9	
4БСД18.2.1-10АГ		1073.9	1423.7	
4БСД18.2.1-10АГ		1423.7		

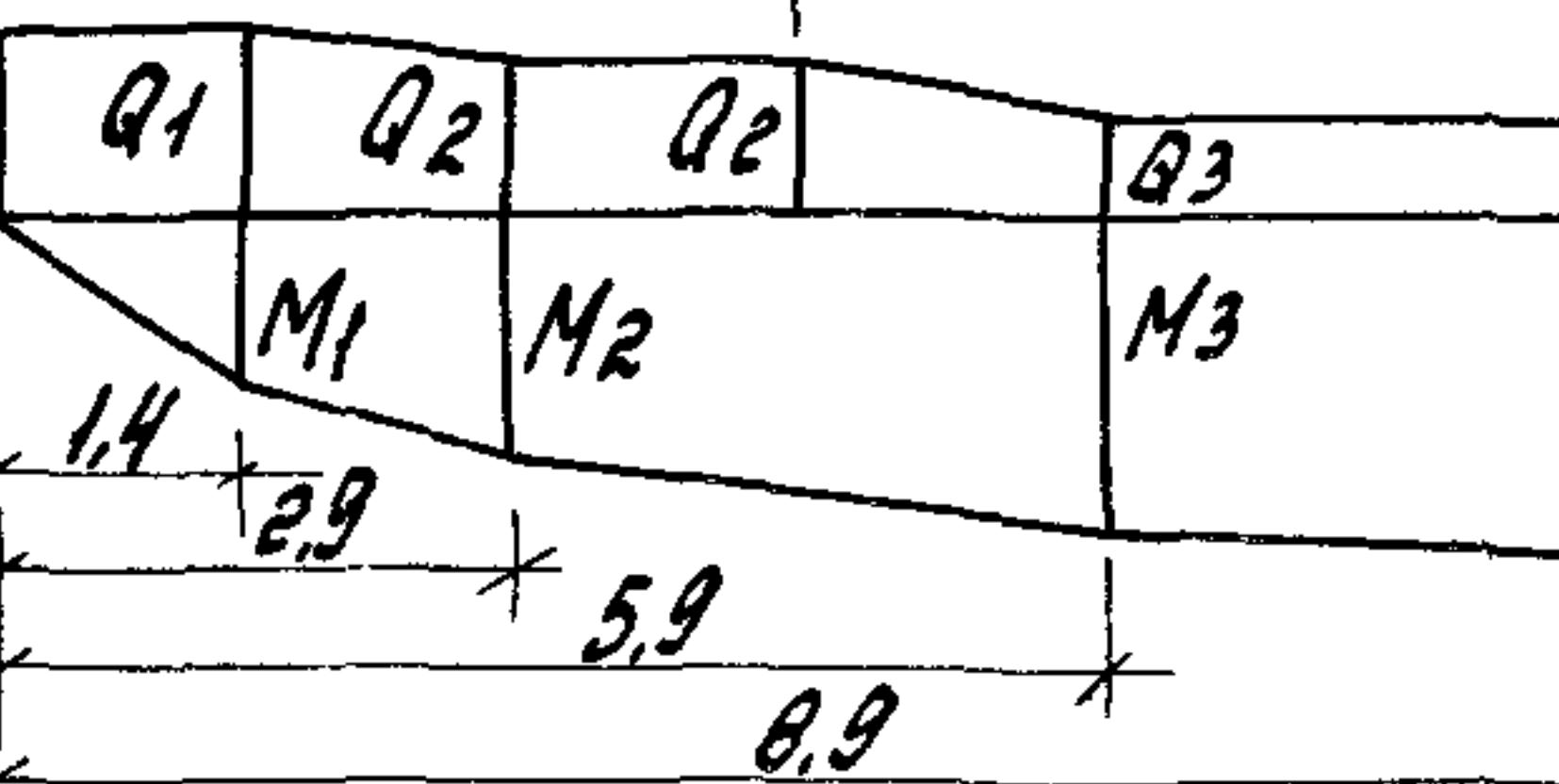
1. Вместо арматуры класса А-Г по ГОСТ 5781-82* допускается применение в балках, эксплуатируемых в условиях недорессивной степени воздействия 20300образной среды, термически упрочненной арматурой стали класса АтГс по ГОСТ 10884-81 без изменения диаметров стержней и их расположения. Соответствующие изменения должны быть внесены в написанную марку балки (например, вместо ЗБСД18.2.1-БАГ следует писать ЗБСД18.2.1-БАтГс).
2. В марках блоков опущены индексы, характеризующие требования к прочностным свойствам бетона.

3. Расход материалов для блоков, армированных сталью класса Ат-Гс приведен для блоков, применяемых в условиях агрессивной степени воздействия газообразных сред.

Л.спец	Код	Столб	Столб лист	Листов
Исполнит Семёнова Феликс			р	1
Проверил Погбинский Зин				
Н. контр. Погбинский Зин				
ЦНИИПРОМЗДАНИЙ				

Условия расчета			Усилия	Класс продольной рабочей орнаментуры																
Коэффициент условий работы бетона γ _Б	Пределовое состояние	Нагрузки		A-IVB								A-IV (Aг-IV С)								
				Номер блоки по несущей способности																
1	2	3	4	5	6	7	8	1	2	3	4	5	6	7	8	1	2	3	4	
0,9	Первой группы	Постоянные, длительные и кратковременные	M ₁ , KН. М	-	442	465	569	670	791	973	1067	404	517	-	619	687	790	984	1301	
1,1				-	442	465	569	670	791	973	1067	404	517	-	619	687	790	984	1464	
1,0				-	442	465	569	670	791	973	1067	404	517	-	619	687	790	984	1301	
0,9				-	442	465	569	670	722	823	915	404	517	-	619	687	743	814	887	
0,9	Первой группы	Постоянные, длительные и кратковременные	M ₂ , KН. М	-	723	871	949	1009	1044	1295	1481	682	801	-	909	1032	1096	1331	1503	
1,1				-	723	910	1009	1089	1191	1473	1634	682	805	-	998	1123	1202	1467	1681	
1,0				-	723	828	918	990	1044	1295	1481	663	781	-	909	1004	1096	1331	1503	
0,9				-	536	651	719	792	833	950	1039	604	671	-	693	783	841	928	1019	
0,9	Первой группы	Постоянные, длительные и кратковременные	M ₃ , KН. М	-	954	1041	1148	1240	1356	1685	1863	836	997	-	1137	1285	1373	1684	1932	
1,1				-	988	1065	1193	1294	1491	1868	1944	845	1015	-	1226	1328	1485	1836	2126	
1,0				-	880	968	1085	1177	1356	1685	1768	768	922	-	1114	1207	1350	1669	1932	
0,9				-	703	769	859	941	1047	1206	1237	699	793	-	852	941	1039	1163	1290	
0,9	Первой группы	Постоянные, длительные и кратковременные	M ₄ , KН. М	-	1107	1198	1335	1449	1660	2015	2178	951	1440	-	1370	1492	1657	2045	2371	
1,1				-	1129	1215	1384	1484	1751	2182	2232	960	1155	-	1404	1515	1700	2214	2589	
1,0				-	983	1105	1213	1349	1592	1984	2029	873	1050	-	1276	1377	1546	2013	2354	
0,9				-	760	879	960	1079	1225	1408	1420	794	903	-	976	1070	1190	1402	1571	
0,9	Первой группы	Постоянные, длительные и кратковременные	Q ₁ , KН	-	225	299	299	317	330	405	445	249	249	-	299	350	369	405	445	
1,1				-	252	352	352	372	388	466	547	283	283	-	352	389	430	466	547	
0,9				-	200	240	240	265	314	346	433	211	211	-	240	281	330	346	433	
1,1			Q ₂ , KН	-	219	270	270	304	357	394	459	242	242	-	270	321	376	394	459	
0,9				-	124	177	177	182	298	253	256	135	135	-	177	190	245	259	266	
1,1			Q ₃ , KН	-	140	195	195	202	258	276	280	154	154	-	195	211	267	276	280	

Схема усилий
4.4



Усилия от собственного веса блоков

Пределовое состояние	Изгибающие моменты, КН. м				Поперечные силы, КН		
	M ₁	M ₂	M ₃	M ₄	Q ₁	Q ₂	Q ₃
Первой группы	50	95	154	173	32	26	13
Второй группы	46	86	140	158	-	-	-

1. Общие примечания см. лист 2

1.46.2.1-16/88.0-10М1

П.спец.	Кан	Кан
Разработ.	Кан	Кан
Исполнит.	Семёнова	Шилд
Годовщ.	Логвиненко	Б.Иль
Н.контр.	Логвиненко	Б.Иль

Балка 1 БСД18.2.1-...

Несущие способности

ЦНИИПОДЧЗДаний

Станд.лист листов

р 1 3

Условия расчета			Усилие	Класс рабочей продольной арматуры																
Коэффициент использования детали	Продельное сопстояние	Нагрузки		A-IV								K-7								
				Номер балки из несущей способности																
γ_{B2}				1	2	3	4	5	6	7	8	1	2	3	4	5	6	7	8	
0,9	Первой группы	Постоянные, длительные и кратковременные	M ₁ , KН·M	376	409	500	627	-	776	968	1174	-	-	355	-	428	472	535	727	
1,1				376	409	500	627	-	776	968	1174	-	-	355	-	428	472	535	727	
1,0				376	409	500	627	-	776	968	1174	-	-	355	-	428	472	535	727	
0,9				376	409	500	627	-	776	957	1074	-	-	355	-	428	472	535	727	
0,9	Первой группы	Постоянные, длительные и кратковременные	M ₂ , KН·M	852	688	854	931	-	1102	1308	1511	-	-	905	-	997	1113	1332	1487	
1,1				852	688	911	1021	-	1244	1411	1644	-	-	925	-	1039	1223	1357	1631	
1,0				852	688	828	931	-	1102	1283	1494	-	-	773	-	958	1059	1211	1487	
0,9				546	688	625	729	-	901	997	1135	-	-	547	-	673	866	1143	1235	
0,9	Первой группы	Постоянные, длительные и кратковременные	M ₃ , KН·M	849	1040	1040	1163	-	1380	1618	1887	-	-	1116	-	1265	1404	1685	1884	
1,1				864	1063	1063	1259	-	1499	1694	2032	-	-	1142	-	1381	1494	1792	2039	
1,0				785	965	965	1144	-	1363	1540	1847	-	-	942	-	1130	1238	1528	1794	
0,9				683	817	817	885	-	1033	1153	1300	-	-	688	-	816	1018	1274	1402	
0,9	Первой группы	Постоянные, длительные и кратковременные	M ₄ , KН·M	971	1194	1194	1398	-	1665	1904	2271	-	-	1282	-	1538	1677	2007	2288	
1,1				983	1210	1210	1449	-	1776	1934	2367	-	-	1300	-	1682	1707	2107	2458	
1,0				893	1100	1100	1317	-	1615	1759	2177	-	-	1082	-	1286	1395	1712	2000	
0,9				776	912	912	1019	-	1150	1289	1490	-	-	795	-	934	1148	1374	1454	
0,9	Первой группы	Постоянные, длительные и кратковременные	Q ₁ , KН	225	249	299	299	-	330	405	445	-	-	317	-	317	359	405	445	
1,1				252	283	352	352	-	388	466	517	-	-	372	-	372	430	466	547	
0,9			Q ₂ , KН	200	211	240	240	-	314	346	423	-	-	265	-	266	330	346	433	
1,1				219	242	270	270	-	357	394	459	-	-	304	-	304	376	394	459	
0,9			Q ₃ , KН	124	135	177	177	-	238	253	256	-	-	182	-	182	245	253	255	
1,1				140	154	195	195	-	258	276	280	-	-	202	-	202	267	276	280	

1. Схему усилий и значения усилий от собственного веса блоков см. лист 1.

2. При учете в сочетании нагрузок непродолжительного действия, суммарная длительность действия которых за период эксплуатации мало (например, крановые нагрузки, нагрузки, возникающие при изогнутении, транспортировании) подбор блоков следует осуществлять при $\gamma_{B2} = 1,1$, в остальных случаях при $\gamma_{B2} = 0,9$.

3. В величины M и Q включены усилия от собственного веса блоков

4. Значения M и Q приведены при коэффициенте надежности по назначению $\gamma_n = 1,0$, при $\gamma_B = 0,9$ или 0,95 значения несущих способностей следует делить на соответствующие значения γ_n . При этом, значения фактических нагрузок определяются при $\gamma_B = 1,0$.

5. Несущие способности блоков, предложенные для применения при недорессивной степени воздействия 2а 3000 образцов среды, приведены на листах 142, при дарессивной степени воздействия газообразной среды на листах.

6. Для перевода значений M и Q из "KН·M" и "KН" соответственно в "TС·M" и "TС" необходимо значение, приведенное в таблицах разделить на величину 9,806.

1.462.1-16/88.0-1СМ1

лист
2

Условия расчета			Усилие	Класс продольной рабочей арматуры																
Коэффициент условий работы бетона γ_{B2}	Продольное сопротивление	Нагрузки		А-IV (слабая и средняя агрессия)								Аг-IVСК (слабая агрессия)								
				Номер блоки по несущей способности								1	2	3	4	5	6	7	8	
0,9	Первой группы	Постоянные, длительные и кратковременные	M ₁ , KН·M	404	517	-	619	687	790	984	1321	-	510	-	683	722	837	946	1143	
1,1	Второй группы	Постоянны и длительные	M ₁ , KН·M	404	517	-	619	687	790	984	1467	-	510	-	683	722	837	946	1143	
1,0	Второй группы	Постоянны и длительные	M ₂ , KН·M	404	517	-	619	687	743	814	887	-	510	-	683	722	837	946	1143	
0,9	Первой группы	Постоянны, длительные и кратковременные	M ₂ , KН·M	389	488	-	596	687	790	835	1223	-	510	-	683	722	837	946	1143	
1,1	Второй группы	Постоянны и длительные	M ₂ , KН·M	608	728	-	862	943	1043	1324	1523	-	802	-	1008	1061	1185	1408	1584	
1,0	Второй группы	Постоянны и длительные	M ₂ , KН·M	615	738	-	895	955	1083	1398	1677	-	802	-	1107	1190	1250	1519	1774	
0,9	Первой группы	Постоянны, длительные и кратковременные	M ₃ , KН·M	541	682	-	794	877	985	1271	1524	-	789	-	971	1081	1135	1381	1610	
1,1	Второй группы	Постоянны и длительные	M ₃ , KН·M	446	524	-	637	735	823	928	1019	-	619	-	759	873	916	1140	1252	
0,9	Первой группы	Постоянны, длительные и кратковременные	M ₃ , KН·M	705	846	-	1022	1106	1237	1595	1942	-	1087	-	1271	1350	1427	1732	2030	
1,1	Второй группы	Постоянны и длительные	M ₃ , KН·M	710	855	-	1042	1121	1261	1647	2029	-	1118	-	1343	1430	1471	1802	2147	
1,0	Второй группы	Постоянны и длительные	M ₃ , KН·M	841	978	-	947	1019	1146	1492	1827	-	950	-	1139	1240	1305	1638	1952	
0,9	Первой группы	Постоянны, длительные и кратковременные	M ₄ , KН·M	536	663	-	803	915	995	1163	1250	-	756	-	870	977	1062	1273	1414	
1,1	Второй группы	Постоянны и длительные	M ₄ , KН·M	801	963	-	1171	1262	1416	1849	2247	-	1254	-	1496	1594	1653	2019	2396	
1,0	Второй группы	Постоянны и длительные	M ₄ , KН·M	807	973	-	1185	1277	1435	1892	2314	-	1274	-	1549	1654	1680	2065	2478	
0,9	Первой группы	Постоянны, длительные и кратковременные	Q ₁ , KН	718	884	-	1078	1161	1305	1710	2104	-	1107	-	1259	1383	1456	1791	2178	
1,1	Второй группы	Постоянны и длительные	Q ₁ , KН	585	733	-	885	1011	1099	1402	1571	-	880	-	952	1090	1146	1347	1579	
0,9	Первой группы	Постоянны, длительные и кратковременные	Q ₂ , KН	249	249	-	299	350	369	405	445	-	249	-	299	317	369	405	445	
0,9	Первой группы	Постоянны, длительные и кратковременные	Q ₂ , KН	283	283	-	352	389	430	466	547	-	283	-	352	372	430	466	547	
1,1	Второй группы	Постоянны и длительные	Q ₂ , KН	211	211	-	240	281	330	346	433	-	211	-	240	268	330	346	433	
0,9	Первой группы	Постоянны и длительные	Q ₃ , KН	242	242	-	270	321	376	394	459	-	242	-	270	304	376	394	439	
1,1	Второй группы	Постоянны и длительные	Q ₃ , KН	135	135	-	177	190	245	253	259	-	135	-	177	182	245	253	256	
0,9	Первой группы	Постоянны, длительные и кратковременные	Q ₃ , KН	154	154	-	195	211	267	276	287	-	154	-	195	202	267	276	280	

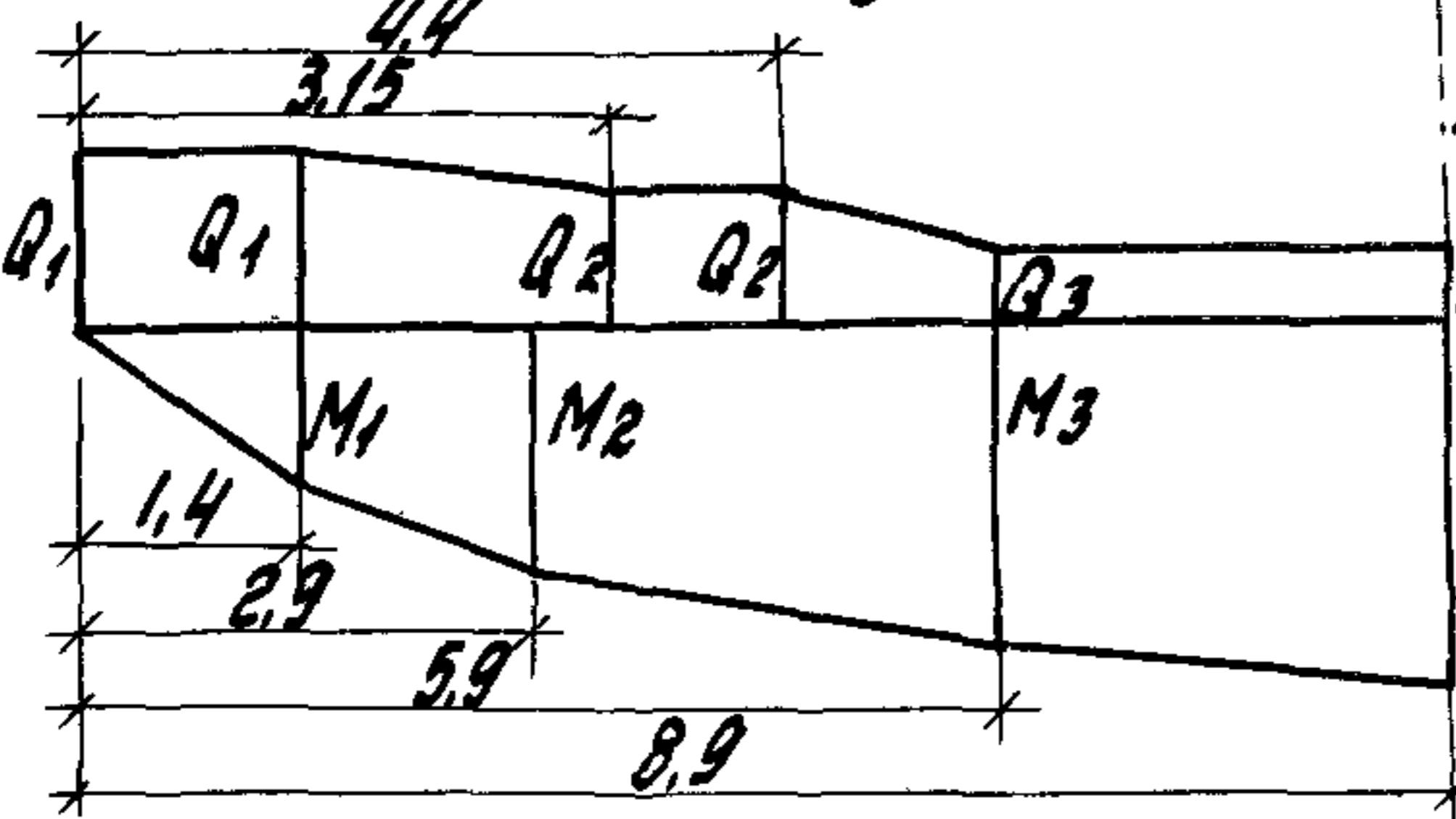
1. Схемы усилий и значения усилий от собственного веса блоков см. лист 1

2. Общие примечания см. лист 2.

3. Несущие способности блоков, армированных продольной рабочей арматурой класса А-IV_в, предизначеннных для применения при агрессивной степени воздействия загрязненной среды, приведены по данным, приведенным на листе 1.

Условия расчета			Усилия	Класс продольной рабочей арматуры												
Коэффициент условий работы детали	Пределочное состояние	Нагрузки		A - III в						A - IV (AT-10C)						
				Номер балки по несущей способности												
ГВс				6	7	8	9	10	11	6	7	8	9	10	11	
0,9	Первой группы	Постоянные, длительные и кратковременные	M ₁ , KН·M	702	926	977	1117	1473	1859	834	961	1306	1534	1660	2013	
1,1				702	926	977	1117	1473	1859	834	961	1306	1534	1660	2013	
1,0		Второй группы		702	926	977	1117	1473	1859	834	961	1306	1534	1660	2013	
0,9				630	817	893	1117	1415	1670	788	961	994	1117	1401	1619	
0,9	Первой группы	Постоянные, длительные и кратковременные	M ₂ , KН·M	1196	1376	1601	1738	1998	2545	1169	1445	1566	1693	2020	2543	
1,1				1196	1554	1652	1893	2261	2762	1257	1586	1665	1865	2246	2764	
1,0		Второй группы		1136	1376	1502	1735	2055	2569	1125	1442	1465	1696	2000	2513	
0,9				889	1130	1201	1301	1401	1782	892	1042	1132	1154	1401	1795	
0,9	Первой группы	Постоянные, длительные и кратковременные	M ₃ , KН·M	1494	1763	1891	2174	2582	3206	1434	1809	1904	2132	2511	3185	
1,1				1535	1864	1931	2256	2875	3337	1467	1911	1944	2317	2852	3451	
1,0		Второй группы		1396	1694	1756	2051	2614	3034	1334	1737	1757	2107	2571	3137	
0,9				1110	1355	1404	1437	1855	2215	1082	1304	1368	1437	1781	2275	
0,9	Первой группы	Постоянные, длительные и кратковременные	M ₄ , KН·M	1722	2079	2170	2531	3202	3781	1644	2142	2183	2585	3164	3857	
1,1				1759	2145	2211	2592	3339	3841	1676	2190	2224	2696	3479	4124	
1,0		Второй группы		1530	1950	2010	2356	3035	3432	1524	1991	2021	2451	3164	3749	
0,9				1219	1580	1808	1763	2154	2530	1240	1519	1565	1763	2171	2680	
0,9	Первой группы	Постоянные, длительные и кратковременные	Q ₁ , Q ₂ , Q ₃ , Q ₄	633	793	862	862	1048	1505	633	829	852	862	1048	1505	
1,1				712	877	960	960	1192	1719	712	920	960	960	1192	1710	
0,9				274	338	373	373	443	557	274	355	373	373	443	557	
1,1		Постоянные и длительные		312	384	424	424	495	637	312	404	424	424	495	637	
0,9				185	251	268	268	272	435	185	259	268	268	272	436	
1,1				210	273	294	294	299	479	210	284	294	294	299	479	

Схема усилий



/ Ось симметрии балки

1. Общие примечания см. 1.462.1-16/88.0-1СМ1, лист 2.
2. Значения усилий от собственного веса балок см. лист 2.

П.спец	Ран	Жак	Балка 2БСД18.2.1...			Ставка	Лист	Листов
П.спец	Ран	Жак						
дозревот.	Ран	Жак						
Исполнит	Сергейова	Федор						
Професр	Логвинский	Б.Б.						
И.контр	Логвинский	Б.Б.						
			Несущие способности			ЦНИИПРОМЗДАНИЙ		

Условия расчета

Класс продольной рабочей арматуры

Коэффициент условия работы бетона γ _{РБ}	Предельное состояние	Нагрузки	Усилия	A-Г						K-Т					
				Номер блоки по несущей способности											
				6	7	8	9	10	11	6	7	8	9	10	11
0,9	Первой группы	Постоянные, длительные и кратковременные	M ₁ , KН·М	680	-	1000	1125	1475	2155	471	635	681	752	1000	1353
				680	-	1000	1125	1475	2155	471	635	681	752	1000	1353
				680	-	1000	1125	1475	2155	471	635	681	752	1000	1353
				680	-	974	1102	1271	2091	471	635	681	752	1000	1353
1,1	Второй группы	Постоянные и длительные	M ₂ , KН·М	1171	-	1523	1743	2023	2633	935	1333	1382	1460	1948	2451
				1171	-	1663	1901	2252	2904	935	1333	1382	1460	2069	2647
				1171	-	1512	1743	2023	2639	935	1333	1382	1460	1979	2406
				940	-	1191	1359	1556	2163	935	1035	1202	1460	1684	2172
0,9	Первой группы	Постоянные, длительные и кратковременные	M ₃ , KН·М	1490	-	1897	2185	2572	3325	1452	1763	1912	2131	2502	3069
				1539	-	2014	2374	2817	3647	1479	1816	2070	2332	2753	3284
				1399	-	1831	2158	2561	3315	1232	1467	1692	1931	2470	2985
				1170	-	1403	1587	1839	2718	1027	1215	1388	1605	1912	2519
1,1	Второй группы	Постоянные и длительные	M ₄ , KН·М	1724	-	2258	2638	3127	4069	1662	2039	2312	2599	3082	3705
				1760	-	2309	2766	3354	4403	1691	2080	2420	2746	3344	3859
				1600	-	2099	2474	2999	4003	1409	1680	1897	2148	2764	3509
				1354	-	1569	1764	2002	3282	1185	1390	1531	1730	2038	2806
0,9	Первой группы	Постоянные, длительные и кратковременные	Q ₁ , KН	633	-	829	862	1048	1505	660	829	829	862	1048	1505
				712	-	920	960	1192	1710	744	920	920	960	1192	1710
				274	-	355	373	443	557	285	355	355	373	443	557
			Q ₂ , KН	312	-	404	424	495	637	327	404	404	424	495	637
				185	-	259	268	272	436	195	259	259	268	272	436
				210	-	284	294	299	473	218	284	284	294	299	479

Усилия от собственного веса блоков

Предельное состояние	Изгибющие моменты KН·М				Поперечные силы kН		
	M ₁	M ₂	M ₃	M ₄	Q ₁	Q ₂	Q ₃
Первой группы	72	135	219	247	46	36	19
Второй группы	65	123	199	225	-	-	-

1. Схемы усилий см. лист 1.

2. Общие примечания см. 1.402.1-16/88.0-10М1, лист 2.

1.402.1-16/88.0-10М2

лист
2

Условия расчета			Усилие	Класс продольной рабочей арматуры												
Коэффициент условий работы бетона	Пределное состояние	Нагрузки		А-Ш (слабая и средняя агрессивность)						Аг-Г ск (слабая агрессия)						
				Номер балки по несущей способности												
0,82				6	7	8	9	10	11	6	7	8	9	10	11	
0,9	Первой группы	Постоянные, длительные и кратковременные	M ₁ , KН·M	834	921	1273	1516	1660	2013	870	-	971	1195	1521	1961	
1,1				834	921	1299	1555	1660	2013	870	-	971	1195	1521	1961	
1,0				762	921	1050	1320	1660	2013	870	-	971	1195	1521	1961	
0,9				553	921	755	944	1401	1679	870	-	971	1195	1521	1961	
0,9	Первой группы	Постоянные, длительные и кратковременные	M ₂ , KН·M	1049	1356	1389	1547	2000	2543	1187	-	1614	1808	2070	2636	
1,1				1070	1392	1416	1710	2243	2615	1250	-	1746	1991	2356	2904	
1,0				911	1255	1287	1555	2039	2432	1137	-	1537	1857	2142	2636	
0,9				699	1015	1043	1154	1401	1795	870	-	1199	1475	1697	2205	
0,9	Первой группы	Постоянные, длительные и кратковременные	M ₃ , KН·M	1224	1592	1622	1970	2563	3076	1428	-	2017	2327	2673	3329	
1,1				1245	1625	1549	2001	2693	3144	1472	-	2105	2553	3011	3598	
1,0				1112	1477	1499	1819	2448	2858	1306	-	1748	2321	2673	3269	
0,9				922	1248	1265	1437	1781	2275	1008	-	1405	1670	1916	2494	
0,9	Первой группы	Постоянные, длительные и кратковременные	M ₄ , KН·M	1398	1825	1855	2249	3017	3550	1653	-	2355	2836	3330	4024	
1,1				1419	1858	1881	2292	3100	3610	1680	-	2415	2955	3512	4152	
1,0				1243	1689	1710	2083	2819	3281	1457	-	1960	2501	3192	3775	
0,9				995	1400	1400	1753	2171	2680	1088	-	1545	1751	2159	2788	
0,9	Первой группы	Постоянные, длительные и кратковременные	Q ₁ , KН	633	829	862	862	1048	1505	660	-	829	862	1048	1505	
1,1				712	920	960	960	1192	1710	744	-	920	960	1192	1710	
0,9				274	355	373	373	443	557	285	-	355	373	443	557	
1,1				312	404	424	424	495	637	327	-	404	424	495	637	
0,9			Q ₂ , KН	185	259	268	268	272	436	195	-	259	268	272	436	
1,1				210	284	294	294	299	479	218	-	284	294	299	479	

1. Схему усилий см. лист 1.

2. Значения усилий от собственного веса блоков см. лист 2.

3. Общие примечания см. 1.462.1-16/88.0-1СМ1, лист 2.

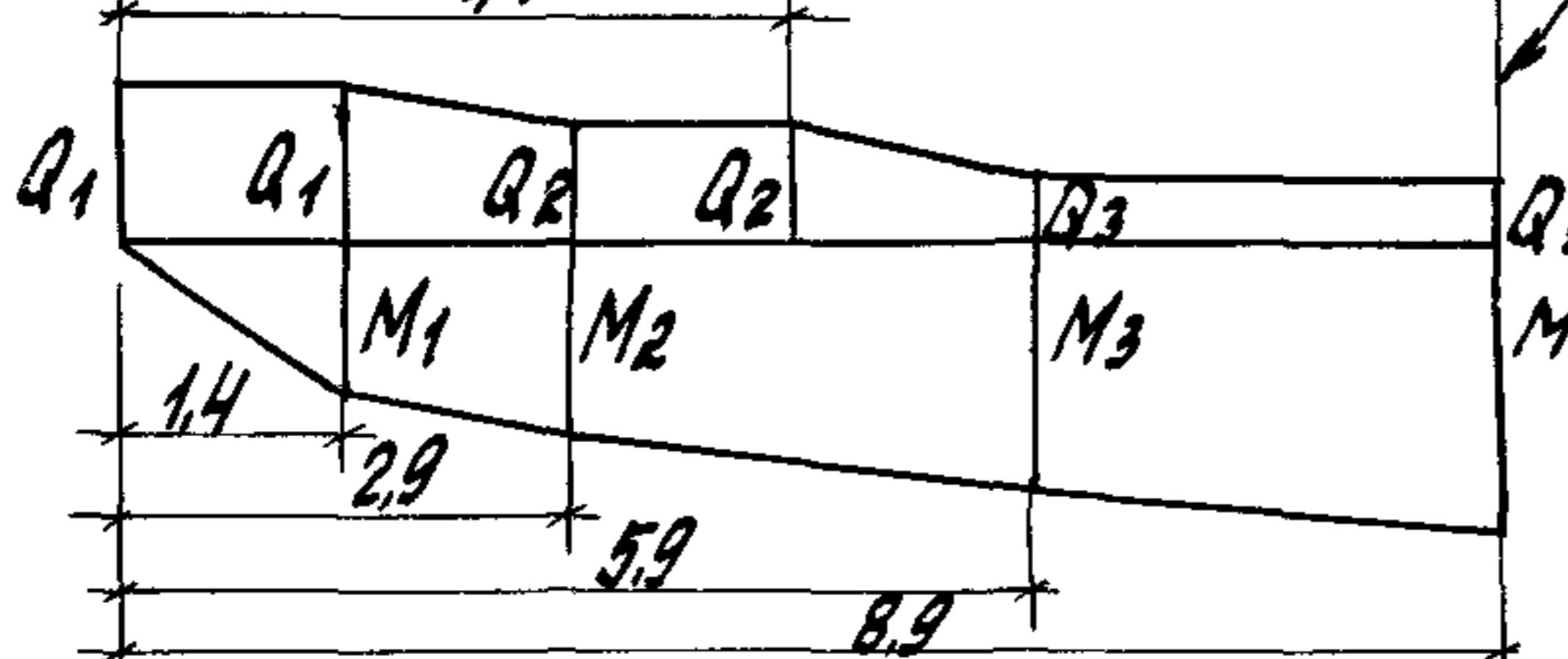
4. Несущие способности блоков, армированных продольной рабочей арматурой

класса А-Шв, предварительно заложенных для применения при агрессивной степени воздействия газообразной среды, принимать по данным приведенным на листе 1.

Условия расчета			Усилие	Класс предположений рабочей арматуры												
коэффициент условий работы бетона γ_B	предельное состояние №	Нагрузки		A-IIIa						A-IV (A-I-IVc)						
				Номер балки по несущей способности												
1	2	3	4	5	6	1	2	3	4	5	6	1	2	3	4	
0,9	Первой группы	Постоянные, длительные и кратковременные	$M_1, \text{кН}\cdot\text{м}$	-	405	637	666	766	820	439	553	-	666	766	790	
1,1				-	405	637	666	766	820	439	553	-	666	766	790	
1,0		Второй группы		-	405	637	666	766	820	439	553	-	666	766	790	
0,9				-	405	580	606	646	674	439	519	-	606	611	790	
1,1	Первой группы	Постоянные, длительные и кратковременные	$M_2, \text{кН}\cdot\text{м}$	-	674	848	923	1032	1105	889	750	-	942	1006	1121	
1,0				-	674	886	917	1083	1203	720	802	-	1000	1065	1187	
0,9		Второй группы		-	674	806	888	985	1098	855	729	-	909	959	1095	
1,1				-	585	636	666	709	757	524	575	-	672	678	746	
0,9	Первой группы	Постоянные, длительные и кратковременные	$M_3, \text{кН}\cdot\text{м}$	-	920	1004	1101	1225	1378	818	907	-	1138	1217	1355	
1,1				-	959	1041	1151	1275	1480	839	963	-	1200	1282	1427	
1,0		Второй группы		-	872	946	1047	1159	1345	762	876	-	1091	1147	1298	
0,9				-	688	747	785	834	928	609	692	-	807	807	900	
0,9	Первой группы	Постоянные, длительные и кратковременные	$M_4, \text{кН}\cdot\text{м}$	-	1085	1160	1277	1419	1635	937	1068	-	1338	1433	1577	
1,1				-	1103	1195	1325	1466	1714	956	1120	-	1396	1499	1654	
1,0		Второй группы		-	1003	1086	1205	1333	1558	869	1018	-	1248	1319	1434	
0,9				-	792	857	903	959	1095	695	804	-	923	923	1050	
0,9	Первой группы	Постоянные, длительные и кратковременные	$Q_1, \text{кН}$	-	287	370	370	384	443	287	287	-	384	391	460	
1,1				-	328	414	414	430	521	328	328	-	430	438	533	
0,9				-	246	302	302	316	370	246	246	-	316	323	378	
1,1		Постоянные и длительные	$Q_2, \text{кН}$	-	283	346	346	362	422	283	283	-	362	370	431	
0,9				-	155	201	201	208	269	155	155	-	208	212	264	
1,1			$Q_3, \text{кН}$	-	172	225	225	234	294	172	172	-	234	239	289	

Схема усилий

4,4



Об симметрии балки

- Общие примечания см. 1.462.1-16/88.0-1СМ1, лист 2.
- Значения усилий от собственного веса балок см. лист 2

Голова	Кон	КД1
Разводка	Кон	КД2
Исполнит	Сергей Ильин	Федор
Провер	Логвиненко	Б. Б.
Н. Контр	Логвиненко	Б. Б.

1.462.1-16/88.0-2СМ1

Балка ЗБСД 18.2.1-...

Несущие способности

Страница	Лист	Листов
Р	1	3

ЦНИИПРОМЭДАНИИ

Условия расчета			Усилие	Класс рабочей продолжительной арматуры												
Коэффициент условий работы бетона	Продолжное состояние	Нагрузки		A-IV						K-7						
				Номер блоки по несущей способности												
				1	2	3	4	5	6	1	2	3	4	5	6	
0,9	Первой группы	Постоянные, длительные и кратковременные	M ₁ KН·M	485	508	583	680	-	881	-	344	344	-	435	535	
1,1				465	508	583	680	-	881	-	344	344	-	436	535	
1,0				465	508	583	680	-	881	-	344	344	-	436	535	
0,9	Первой группы	Постоянные, длительные и кратковременные	M ₂ , KН·M	465	508	583	632	-	722	-	344	344	-	436	535	
1,1				685	795	832	970	-	1165	-	793	835	-	1034	1095	
1,0				735	795	881	1028	-	1237	-	848	858	-	1034	1155	
0,9	Второй группы	Постоянные и длительные	M ₃ , KН·M	688	769	801	934	-	1125	-	721	805	-	967	1090	
1,1				522	617	624	700	-	802	-	858	667	-	800	859	
1,0				830	955	998	1169	-	1391	-	962	1009	-	1252	1326	
0,9	Первой группы	Постоянные, длительные и кратковременные	M ₄ , KН·M	860	1013	1050	1231	-	1458	-	1023	1064	-	1336	1390	
1,1				782	921	954	1119	-	1338	-	930	952	-	1214	1263	
1,0				628	714	721	809	-	967	-	758	778	-	906	976	
0,9	Первой группы	Постоянные, длительные и кратковременные	Q ₁ , KН	958	1121	1165	1371	-	1620	-	1135	1185	-	1476	1560	
1,1				982	1181	1204	1436	-	1702	-	1201	1245	-	1556	1529	
1,0				893	1074	1095	1306	-	1540	-	1075	1094	-	1380	1481	
0,9	Второй группы	Постоянные и длительные	Q ₂ , KН	709	805	811	901	-	1094	-	860	879	-	992	1098	
1,1				287	287	370	384	-	460	-	360	370	-	384	460	
0,9				328	328	414	430	-	533	-	403	414	-	430	533	
1,1				246	245	302	316	-	349	-	294	302	-	315	378	
0,9				283	283	346	362	-	431	-	275	346	-	362	431	
1,1			Q ₃ , KН	155	155	201	208	-	254	-	195	201	-	208	264	
				172	172	225	234	-	289	-	219	225	-	234	289	

Усилия от собственного веса блоков

Продолжное состояние	Угивывающие моменты KН·M	Поперечные силы KН					
M ₁	M ₂	M ₃	M ₄	Q ₁	Q ₂	Q ₃	
Первой группы	38	73	118	133	25	20	10
Второй группы	35	66	107	121	-	-	-

1. Схемы усилий см. лист 1.

2. Общие приимущества см. 1462.1-16/88.0-1.0М1, лист 2.

1.462.1-16/88.0-20М1

Лист
2

Коэффициент условия работы бетона γ_{B2}	Условия расчета			Усилие	Класс предельной рабочей арматуры												
	Предельное состояние	Нагрузки			А-III (слабая и средняя агрессия)						Ат-ГСК (слабая агрессия)						
					Номер блоки по несущей способности												
					1	2	3	4	5	6	1	2	3	4	5	6	
0,9	Первой группы	Постоянные, длительные и кратковременные	M ₁ , KН·M	439	553	—	666	766	791	—	572	—	699	722	837		
1,1				439	553	—	686	766	792	—	572	—	699	722	837		
1,0				439	553	—	666	756	790	—	572	—	699	722	837		
0,9	Второй группы	Постоянныи и длительные	M ₂ , KН·M	422	518	—	606	611	730	—	572	—	699	722	837		
1,1				605	700	—	803	937	1052	—	863	—	1007	1145	1179		
1,0				614	720	—	830	959	1079	—	870	—	1095	1209	1232		
0,9	Первой группы	Постоянныи и длительные	M ₃ , KН·M	558	655	—	795	872	981	—	785	—	915	1099	1120		
1,1				455	549	—	672	678	745	—	664	—	756	819	835		
1,0				701	817	—	1018	1093	1226	—	1019	—	1217	1355	1386		
0,9	Второй группы	Постоянныи и длительные	M ₃ , KН·M	709	837	—	1040	1145	1254	—	1067	—	1287	1416	1439		
1,1				645	761	—	945	1014	1139	—	970	—	1107	1288	1309		
1,0				533	663	—	807	807	900	—	774	—	864	933	948		
0,9	Первой группы	Постоянныи и длительные	M ₄ , KН·M	797	933	—	1163	1249	1400	—	1174	—	1410	1562	1594		
1,1				806	954	—	1184	1271	1428	—	1223	—	1480	1624	1647		
1,0				724	867	—	1076	1155	1238	—	1085	—	1281	1476	1497		
0,9	Второй группы	Постоянныи и длительные	Q ₁ , KН	599	733	—	923	923	1050	—	839	—	941	1005	1019		
1,1				287	287	—	384	391	400	—	287	—	370	384	460		
0,9				328	328	—	430	498	533	—	328	—	444	480	533		
1,1	Первой группы	Постоянныи и длительные	Q ₂ , KН	246	246	—	316	323	378	—	246	—	302	316	378		
0,9				283	283	—	362	370	431	—	283	—	346	362	431		
1,1				155	155	—	208	212	261	—	155	—	204	208	264		
0,9			Q ₃ , KН	172	172	—	234	239	269	—	172	—	225	234	289		

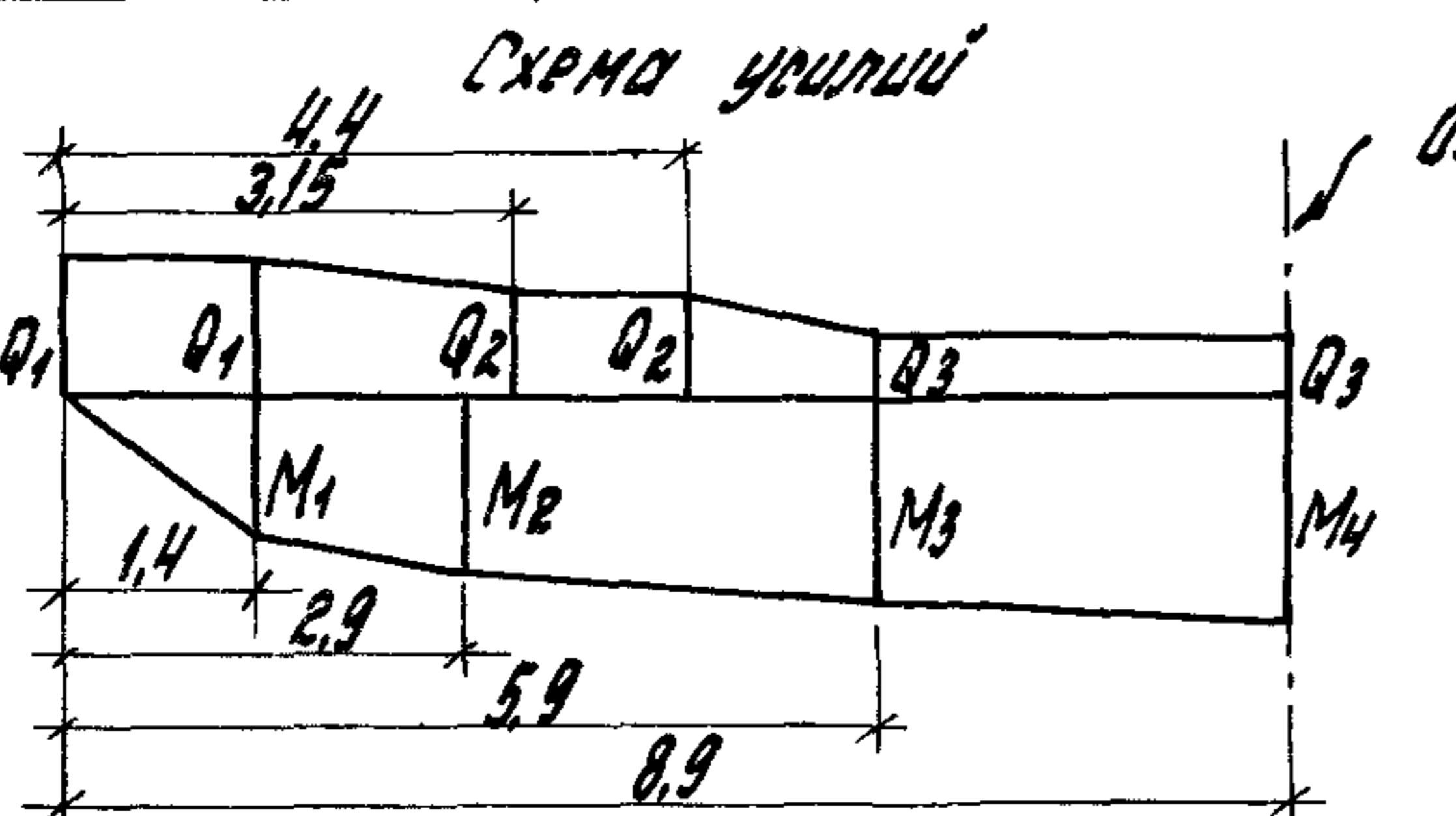
1. Схему усилий см. лист 1.

2. Значения усилий от собственного веса блоков см. лист 2.

3. Общие примечания см. 1.462.1-16/88.0-1СМ1, лист 2.

4. Несущие способности блоков сформированных предельной арматурой класса А-III в, предизначенных для применения при агрессивной степени воздействия 2Б300БР3-
ных сред принимать по данным приведенным на листе 1.

Условия расчета			Усилия	Класс предположной рабочей арматуры												
Коэффициент условий работы бетона γ_{B2}	Пределенное состояния	Нагрузки		А - III ₈						А - IV (А ₇ - IV ₀)						
				Номер блоки по несущей способности												
				6	7	8	9	10	11	6	7	8	9	10	11	
0,9	Первой группы	Постоянные, длительные и кратковременные	M_1 , КН·М	674	793	986	1133	1170	1643	644	775	987	1175	1271	1775	
1,1				674	793	986	1133	1170	1643	644	775	987	1175	1271	1775	
1,0	Второй группы	Постоянные и длительные		674	793	986	1133	1170	1643	644	775	987	1175	1271	1775	
0,9	Первой группы	Постоянные, длительные и кратковременные	M_2 , КН·М	1157	1427	1636	1790	2024	2558	1155	1354	1584	1731	2071	2520	
1,1				1282	1582	1695	1908	2250	2722	1243	1475	1698	1877	2272	2701	
1,0	Второй группы	Постоянные и длительные		1161	1427	1541	1774	2024	2508	1146	1354	1543	1707	2066	2485	
0,9	Первой группы	Постоянные, длительные и кратковременные	M_3 , КН·М	943	1078	1155	1188	1431	1780	887	1022	1120	1177	1404	1789	
1,1				1456	1820	1946	2241	2637	3250	1459	1737	1959	2195	2670	3219	
1,0	Второй группы	Постоянные и длительные		1542	1915	1979	2324	2909	3403	1501	1884	1992	2359	2907	3448	
0,9	Первой группы	Постоянные, длительные и кратковременные	M_4 , КН·М	1402	1740	1799	2143	2644	3093	1364	1713	1844	2154	2643	3135	
1,1				1135	1305	1349	1415	1850	2195	1072	1263	1358	1483	1796	2257	
0,9	Первой группы	Постоянные, длительные и кратковременные		1726	2145	2229	2612	3288	3841	1686	2114	2239	2672	3294	3919	
1,1				1779	2210	2260	2564	3432	3921	1711	2223	2212	2774	3565	4108	
1,0	Второй группы	Постоянные и длительные		1617	2009	2054	2422	3119	3565	1555	2021	2065	2522	3241	3805	
0,9	Первой группы	Постоянные, длительные и кратковременные		1309	1506	1540	1710	2183	2531	1223	1509	1530	1740	2203	2739	
1,1				Q ₁ , КН	684	850	904	904	1115	1512	650	850	904	1115	1572	
0,9	Первой группы	Постоянные, длительные и кратковременные		Q ₂ , КН	772	946	1009	1009	1248	1710	732	946	1009	1248	1710	
1,1				Q ₃ , КН	302	373	398	398	464	630	285	373	398	464	630	
0,9	Первой группы	Постоянные, длительные и кратковременные		Q ₄ , КН	345	424	453	453	525	707	327	424	453	525	707	
1,1				Q ₅ , КН	204	268	280	280	284	455	195	268	280	284	455	
0,9	Первой группы	Постоянные, длительные и кратковременные		Q ₆ , КН	228	294	309	309	315	514	213	294	309	315	514	



одинаковой симметрии блоки

1. Общие примечания см. 1.462.1-16/88.0-2041, лист 2.
2. Значения усилий от собственного веса блоков см. лист 2.

1.462.1-16/88.0-2042			
Гл. спец.	КОН	КОН	стадия
разработ.	КОН	КОН	лист
Целлюлит	Семёнова	Ред.-	листов
Продекл.	Лебедянский	Г.И.	Р
Н. контр.	Логиновский	Г.И.	1
Блок № ЧБСД 18.2.1-...			3
Несущие способности			ЦНИИПРОМЗДАНИЙ

Условия расчета			Усилие	Класс продолжительности рабочей временной												
Коэффициент условий работы бетона γ_{B2}	Пределное состояние	Нагрузки		A-5						K-9						
				Номер блоки по несущей способности												
				6	7	8	9	10	11	6	7	8	9	10	11	
0,9	Первой группы	Постоянные, длительные и кратковременные	M_1 , кН·м	671	920	1086	1204	1520	1827	524	677	729	826	1083	1397	
1,1				671	920	1086	1204	1520	1827	524	677	729	826	1083	1397	
1,0	Второй группы	Постоянные и длительные		671	920	1086	1204	1520	1827	524	677	729	826	1083	1397	
0,9				671	920	875	1022	1903	1827	524	677	729	826	1083	1397	
0,9	Первой группы	Постоянные, длительные и кратковременные	M_2 , кН·м	1194	1313	1516	1789	2040	2523	1204	1378	1435	1540	1910	2459	
1,1				1284	1313	1640	1936	2238	2686	1204	1376	1435	1540	2161	2643	
1,0	Второй группы	Постоянные длительные		1184	1247	1491	1760	2034	2474	1153	1282	1435	1540	1910	2378	
0,9				974	1040	1133	1267	1423	1761	1153	1182	1255	1493	1573	2147	
0,9	Первой группы	Постоянные, длительные и кратковременные	M_3 , кН·м	1505	1675	1913	2254	2616	3490	1483	1764	1917	2204	2544	3094	
1,1				1576	1704	2043	2424	2830	3391	1508	1854	2068	2375	2768	3290	
1,0	Второй группы	Постоянные и длительные		1433	1549	1857	2203	2573	3083	1329	1633	1880	2159	2517	2991	
0,9				1139	1220	1395	1586	1801	2220	1146	1347	1467	1615	1976	2580	
0,9	Первой группы	Постоянные, длительные и кратковременные	M_4 , кН·м	1769	1917	2295	2129	3195	3845	1697	2086	2333	2590	3151	3754	
1,1				1799	1943	2360	2848	3429	4257	1718	2119	2494	2865	3395	3970	
1,0	Второй группы	Постоянные и длительные		1635	1766	2146	2589	3117	3988	1516	1838	2125	2481	3086	3609	
0,9				1274	1362	1484	1727	2181	2555	1294	1452	1596	1753	2164	3263	
0,9	Первой группы	Постоянные, длительные и кратковременные	Q_1 , кН	650	876	876	904	1115	1672	715	876	876	904	1115	1512	
1,1				732	975	975	1009	1248	1710	811	975	975	1009	1248	1710	
0,9			Q_2 , кН	285	381	381	398	464	630	317	381	381	398	464	630	
1,1				327	434	434	453	526	707	363	434	434	453	526	707	
0,9			Q_3 , кН	195	272	272	280	284	455	212	272	272	280	284	455	
1,1				218	299	299	309	315	514	239	299	299	309	315	514	

Усилия от собственного веса блоков

Пределное состояние	Изгибющие моменты, кН·м				Поперечные силы, кН		
	M_1	M_2	M_3	M_4	Q_1	Q_2	Q_3
Первой группы	65	123	200	226	42	32	17
Второй группы	59	112	182	205	—	—	—

1. Рекомендуемые усилия см. лист 1.

2. Общие примечания см. 1.462.1-16/88.0-1СМ1, лист 2.

Чертежи расчета			Усилие	Класс продольной рабочей арматуры												
Коэффициент условий работы бетона γ_{B}	Предельное состояние	Нагрузки		А - IV (слабая и средняя агрессия)						Аг - ГСК (слабая агрессия)						
				Номер блоки по несущей способности												
				6	7	8	9	10	11	6	7	8	9	10	11	
0,9	Первой группы	Постоянные, длительные и кратковременные	M_1 , кН·м	644	793	987	1175	1271	1775	-	979	1053	1283	1573	2008	
1,1				644	793	987	1175	1271	1775	-	979	1053	1283	1573	2008	
1,0				644	793	987	1175	1271	1775	-	979	1053	1283	1573	2008	
0,9				612	775	837	1065	1185	1775	-	979	1053	1283	1573	2008	
1,1	Второй группы	Постоянные, длительные и кратковременные	M_2 , кН·м	1069	1339	1424	1684	2071	2552	-	1482	1613	1929	2106	2663	
1,0				1093	1402	1448	1754	2272	2709	-	1549	1782	2134	2355	2892	
0,9				994	1274	1316	1593	2066	2462	-	1408	1613	1929	2141	2629	
1,1				835	1002	1021	1177	1270	1789	-	1190	1315	1543	1712	2103	
0,9	Первой группы	Постоянные, длительные и кратковременные	M_3 , кН·м	1253	1608	1660	2014	2655	3130	-	1777	2043	2490	2741	3385	
1,1				1268	1648	1681	2054	2774	3207	-	1818	2145	2647	3038	3855	
1,0				1153	1498	1528	1867	2522	2915	-	1653	1950	2406	2762	3322	
0,9				880	1263	1358	1483	1607	2257	-	1361	1449	1764	2085	2582	
1,1	Второй группы	Постоянные, длительные и кратковременные	M_4 , кН·м	1427	1854	1894	2312	3118	3625	-	2045	2402	2963	3430	4111	
1,0				1442	1881	1913	2345	3195	3674	-	2074	2470	3061	3606	4244	
0,9				1311	1685	1739	2131	2904	3340	-	1859	2192	2783	3278	3858	
1,1				1113	1529	1530	1740	1952	2739	-	1531	1572	1979	2328	2944	
0,9	Первой группы	Постоянные, длительные и кратковременные	Q_1 , кН	650	850	904	904	1115	1572	-	876	876	904	1115	1572	
1,1				732	946	1029	1009	1248	1710	-	975	975	1009	1248	1710	
0,9			Q_2 , кН	286	373	398	398	464	630	-	381	381	398	464	630	
1,1				327	424	453	453	526	707	-	434	434	453	526	707	
0,9			Q_3 , кН	195	268	280	280	284	455	-	272	272	280	284	455	
1,1				218	294	309	309	315	514	-	299	299	309	315	514	

1. Схему усилий см. лист 1.

2. Значения усилий от собственного веса блоков см. лист 1.

3. Общие примечания см. 1.462.1-16/88.0 - 12М1 лист 2.

4. Несущие способности блоков, армированных продольной рабочей арматурой класса А - III в, предназначенные для применения при агрессивной степени воздействия 2а зоны обрезных сред, принимать по данным приведенным на листе 1.

Ключ подбора марок балок с арматурой классов К-7, А-У, А-ЛВ, применяемых в покрытиях зданий при неагрессивной степени воздействия газообразной среды и А-ЛВ при слабо и средненеагрессивных степенях воздействия газообразных сред.
(шаг балок 6м, коэффициент надежности по назначению $\gamma_n = 0.95$).

Продолжение таблицы от покрытия и снаружи	Расчетная нагрузка, кПа (M_2/m^2)	Балки для покрытий без фонарей												Балки для покрытий с фонарями															
		Суммарная в том числе от крыши	Схема 1	Подвесные кроны				Схема 2	Схема 3				Схема 1	Подвесные кроны				Схема 2	Схема 3										
				подвес	подвес	подвес	подвес		подвес	подвес	подвес	подвес		подвес	подвес	подвес	подвес		подвес	подвес	подвес	подвес	подвес	подвес					
				ночью	ночью	ночью	ночью		ночью	ночью	ночью	ночью		ночью	ночью	ночью	ночью		ночью	ночью	ночью	ночью	ночью	ночью					
0,0-0,5	0,0-0,5	0,0-0,5	0,0-0,5	0=1,0t	Q=2,0t	Q=3,2t	Q=5,0t	Q=1,0t	Q=2,0t	Q=3,2t	Q=5,0t	Q=1,0t	Q=2,0t	Q=3,2t	Q=5,0t	Q=1,0t	Q=2,0t	Q=3,2t	Q=5,0t	Q=1,0t	Q=2,0t	Q=3,2t	Q=5,0t	Q=1,0t	Q=2,0t	Q=3,2t			
0,6-1,0	0,6-1,0	0,6-1,0	0,6-1,0	1	2	1	1	1	2*	2	3	3	2*	3*	4*	2	4	2	2	2	2	2	3*	4*	4*	2	4*	5*	
1,1-1,5	1,1-1,5	1,1-1,5	1,1-1,5	1	4	2*	2*	2	2	2	3*	4*	4	2	4*	5*	3	4	3	3	4	4	3	4	5*	5*	4	4	6*
1,6-2,0	1,6-2,0	1,6-2,0	1,6-2,0	2	4	2	2	4*	4*	3	4*	4	4	4*	4	4	5	4	6	4	4	4	4	5*	6*	4	5	7*	
2,1-2,5	2,1-2,5	2,1-2,5	2,1-2,5	3	6	4	4	4	4	4	4	5*	6	6	4	5	6	5	6	6	6	6	6	7*	7*	6	6	7	
2,6-3,0	2,6-3,0	2,6-3,0	2,6-3,0	4	7	4	4	5*	5*	5*	6*	6*	7*	7*	6	6	7	8	7*	6	6	7*	7*	6	7	7*	7	7	
3,1-3,5	3,1-3,5	3,1-3,5	3,1-3,5	6*	7*	6	6	7*	7*	6	7*	7	7	6	7*	7	7	7*	7*	7*	7*	7*	7*	7	7	7	7	8	
3,6-4,0	3,6-4,0	3,6-4,0	3,6-4,0	6	8*	7	7	7*	7*	7*	7	7	7	7*	7	8	7	8	7	7	7	7	7	8*	8*	7	8*	8	
4,1-4,5	4,1-4,5	4,1-4,5	4,1-4,5	7	8*	7	7	7	7	7	7	7	8*	8*	7	9*	8*	8*	8*	8*	8*	8*	8	8*	8	8*	9*		

1. В таблицах ключей условно приведены цифры, обозначающие порядковый номер балки по несущей способности. Типоразмер балки определяется с учетом указанных погониметрических запасов (ГОСТ 14621-88.0-СМЗ, лист 4, п. 3.3).

2. В случае применения балок в зданиях третьего класса ($\gamma_n = 0.9$) марки балок подбираются по ключам для $\gamma_n = 0.95$, при этом в местах, отмеченных звездочкой (*), порядковый номер балки по несущей способности снижается на единицу (например, вместо балки 1Б2Д18.2.1-8* должна применяться 1Б2Д18.2.1-7).

3. Схемы 2..9 низерузы в зависимости от профиля покрытия см. ГОСТ 14621-88.0-СМ5, схемы 1, 2 и 3 подвески кронов и юзузов см. ГОСТ 14621-88.0-СМ5.

1.462.1-16/88.0-СМ3		
П.спец	Кон	Сп.ж
Разработ	Кон	Бал
Исполнит	Сорченова	Шел
Профориг	Логвиненко	Б.Б.
Н.контр	Логвиненко	Б.Б.
Станд	Лист	Листов
Р	1	21

Ключи подбора марок балок

ЦНИИПРОДЗДАНИЙ

23

Балки, подбороды морок блоков с орнаментурованной классов К-7, А-Г, А-ЛВ, применяемых в покрытиях зданий при недрессивной степени возгорания, различной среды и А-ЛВ - при сухо- и сортировочно-рессивных степенях возгорания газообразных сред.
(шаг блоков 5м, коэффициент надежности по назначению $\gamma_p = 0.95$).

Расчетная надежность (кПа)	Балки для покрытий без фонарей															Балки для покрытий с фонарями																
	Продольно покрытия от покрытия и снега	Суммарная в том числе подвес ных крыши и фонарей	Подвесные крыши															Подвесные крыши														
			Схема 1					Схема 2					Схема 3					Схема 1					Схема 2					Схема 3				
			Q=10	Q=20	Q=30	Q=50	Q=100	Q=200	Q=300	Q=500	Q=1000	Q=2000	Q=3000	Q=5000	Q=10000	Q=20000	Q=30000	Q=50000	Q=100000	Q=200000	Q=300000	Q=500000	Q=1000000	Q=2000000	Q=3000000	Q=5000000	Q=10000000	Q=20000000	Q=30000000	Q=50000000		
Несущая способность покрытия в зависимости от расчетной надежности	3,0 (300)	0,7 (70)	3*	4*	3*	3*	4	4	3*	4*	4	4	3	4	5*	3	4*	4	4	4*	4	5*	5*	4	5*	6*						
	1,0 (100)	3	4	3	4*	4	4	4*	4	5*	5*	4*	5*	6*	4	5	4	4	4	4	4	5*	5	5	5	5	7*					
	3,5 (350)	0,7 (70)	4*	5*	4*	4	4	4	4*	4	5*	5*	4	5*	6*	4	6*	4	4	4	4	4	5*	6*	5*	6*	7*					
	1,0 (100)	5*	5*	5*	5*	5*	5*	5*	5*	6*	6*	5*	6*	7*	5	5	5	5	5	5	5	6*	6	6	6*	6	7					
	1,4 (140)	6*	6	6*	6*	6*	6*	6*	6*	6	6	6*	6	7	6	7*	6	6	6	6	6	6	7*	7*	6	7*	7					
	4,0 (400)	0,7 (70)	5*	6*	5*	5*	5*	5*	5*	5	6*	6*	5*	6*	7*	5	5	5	5	5	5	5	6*	7*	7*	6*	7*					
	1,0 (100)	5	6	5	5	7*	7*	5	6*	7*	7*	6*	7*	7	6*	7*	6*	7*	7*	7*	7*	7	7	7	7*	7	7					
	1,4 (140)	7*	7*	7*	7*	7*	7*	7*	7*	7*	7	7	7*	7	7*	7	7*	7*	7*	7*	7*	7	7	7*	7	7	7					
	2,1 (210)	7	7	7	7	8*	8*	7	7	8*	8*	7	7	8*	8*	8*	8*	8*	8	8	8*	8*	8*	8*	8*	8*	8					
	4,5 (450)	0,7 (70)	8*	7*	6*	6*	7*	7*	6*	7*	7*	7*	7*	7*	7	6	7	7*	7*	7*	7*	7*	7	7	7	6	7*	8				
	1,0 (100)	6	7	6	6	7*	7*	6	7*	7	7	7*	7*	7	7*	7	7*	7*	7*	7*	7*	7	7	7	7*	7	7	7				
	1,4 (140)	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	8*	8					
	2,1 (210)	8*	8*	8*	8*	8*	8*	8	8*	8*	8*	8*	8*	8*	8*	8*	8*	8*	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8	9*			
	5,0 (500)	1,0 (100)	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	8*	8*	7	7	8*	8			
	1,4 (140)	7	8*	7	7	8*	8*	7	7	8*	8*	7	8*	8	8	9*	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8		
	2,1 (210)	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8	9	8	9	8	8	8	8	8	8	9	9	8	9	9			
	5,5 (550)	1,4 (140)	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8	9*	8	8	8	8	8	8	8	8	9*	9*	8	9*	9			
	2,1 (210)	8	9*	8	8	8	8	8	8	9*	9*	9*	9*	8	9*	9	9*	9	9*	9*	9*	9*	9*	9*	9*	9	9*	9				
	6,0 (600)	1,4 (140)	8	8	8	8	8	8	8	8	9*	9*	9*	9*	8	9*	9	8	9*	8	8	8	8	8	9*	9*	9	9	9			
	2,1 (210)	9*	9	9*	9*	9*	9*	9*	9*	9	9	9	9	9	9	9	9	9	10*	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	10*		
	6,5 (650)	2,1 (210)	10*	10*	10*	10*	10*	10*	10*	10*	10*	10*	10*	10*	10*	10*	10*	10*	10*	10*	10*	10*	10*	10*	10*	10*	10*	10*	10*	10*		

ПРИМЕЧАНИЯ См. лист 1.

1.462.1-16/88. 0-0M3

Лист
2

Ключ подбора балок с арматурой классов К-7, А-Б, А-IV, А-III, применяемых в покрытиях зданий при неагрессивной степени воздействия газообразной среды и А-ШВ - при сплошном и бороздчатогрессивных степенях воздействия газообразных сред. (шаг балок 6м, коэффициент надежности по изгибу $\gamma_n = 0.95$).

Профиль покрытия	Расчетная нагрузка, кПа (кг/м ²)	Балки для покрытий без фонарей												Балки для покрытий с фонарями															
		Суммарная в том числе от покрытия и снега	Подвесные кроны												без подвес- ных крон и снега	с подвес- ными кронами	Подвесные кроны												
			без подвес- ных крон и снега	с подвес- ными кронами	Схема 1				Схема 2				Схема 3				без подвес- ных крон и снега	с подвес- ными кронами	Схема 1				Схема 2				Схема 3		
		Q=1,0t	Q=2,0t	Q=3,2t	Q=5,0t	Q=1,0t	Q=2,0t	Q=3,2t	Q=5,0t	Q=1,0t	Q=2,0t	Q=3,2t	Q=5,0t	Q=1,0t	Q=2,0t	Q=3,2t	Q=5,0t	Q=1,0t	Q=2,0t	Q=3,2t	Q=5,0t	Q=1,0t	Q=2,0t	Q=3,2t	Q=5,0t	Q=1,0t	Q=2,0t	Q=3,2t	
шаг балок 6 м	3,0 (300)	0,7 (70)	3	4	3	3	4	4	4	4*	4	5*	5*	4*	5*	4*	5*	4	4	4	4	4	5	5	4	5	6*		
	1,0 (100)	4	5	4	4	4	4	4	4	5*	6*	6*	5*	5	7*	5*	6*	5*	5*	5*	5*	5*	5	6*	5*	6*	7*		
	0,7 (70)	4	5	4	4	4	4	4	4	5*	6*	6*	5*	5	7*	5*	6*	5*	5*	5*	5*	5*	5	6	5	6*	7		
	3,5 (350)	1,0 (100)	5	6	5	5	5	5	5	6*	7*	7*	5	6	7	6*	6	6*	6*	6*	6*	6*	7*	6*	7*	7			
	1,4 (140)	7*	7*	7*	7*	7*	7*	7*	7*	8*	8*	8*	7*	8*	7*	7*	7*	7*	7*	7*	7*	7*	8*	7*	8*	8*			
	0,7 (70)	5	6	5	5	5	5	5	5	6*	7*	7*	6*	6	7	5	6	5	5	5	5	5	6*	6	7	7*			
	4,0 (400)	1,0 (100)	6	7*	6	6	7*	7*	6	7*	7	7	7*	7*	7	6	7	6	7*	7*	7*	7*	7	7	7*	7	8*		
	1,4 (140)	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	8*			
	2,1 (210)	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8	9*	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8	9*			
	0,7 (70)	6*	7*	6*	7*	7*	7*	6*	7*	7*	7	7*	7	8	6	7	7*	7*	7*	7*	7*	7	7	7*	7	8			
шаг балок 7 м	4,5 (450)	1,0 (100)	7*	7*	7*	7*	7*	7*	7*	7*	7	7	7*	7	8*	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	8*			
	1,4 (140)	7	8*	7	7	8*	8*	7	7	8*	8*	8*	7	8*	8	7	8*	8*	8*	8*	8*	8*	8*	8*	8*	9			
	2,1 (210)	8	9*	8	8	8	8	8	8	9*	9*	8	8	9	8	8	8	8	8	8	8	8	9*	8	9*	9			
	1,0 (100)	7	7	7	7	7	7	7	7	8*	8*	8*	7	8	7	7	8*	8*	8*	7	8*	8*	8*	7	8*	9*			
шаг балок 8 м	5,0 (500)	1,4 (140)	8*	8	8*	8*	8	8	8*	8*	8	8	8*	8	9*	8*	8	8*	8*	8	8*	8*	8*	8*	8	9*			
	2,1 (210)	9*	9*	9*	9*	9*	9*	9*	9*	9	9	9*	9	10*	9*	9	9*	9*	9*	9*	9*	9	9	9*	9	10*			
	1,4 (140)	8	8	8	8	8	8	8	8	9*	9*	9*	8	9*	8	9*	8	8*	8	8*	8	8*	8	9*	9*				
шаг балок 9 м	5,5 (550)	2,1 (210)	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	10*	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	10			
	1,4 (140)	8	8	8	8	8	8	8	8	9*	9*	9*	8	9*	8	9*	8	8	8	8	8	8	9*	8	9*				
шаг балок 10 м	6,0 (600)	2,1 (210)	10*	10*	10*	10*	10*	10*	10*	10*	10*	10*	10*	10*	10*	10*	10*	10*	10*	10*	10*	10*	10*	10*	10				
	1,4 (140)	9*	9*	9*	9*	9*	9*	9*	9*	9	9	9*	9	10*	9*	9*	9*	9*	9*	9*	9*	9	9	9*	9	10*			
шаг балок 11 м	6,5 (650)	2,1 (210)	11*	11*	11*	11*	11*	11*	11*	11*	11*	11*	11*	11*	11*	11*	11*	11*	11*	11*	11*	11*	11*	11*	11*				
	1,4 (140)	11*	11*	11*	11*	11*	11*	11*	11*	11*	11*	11*	11*	11*	11*	11*	11*	11*	11*	11*	11*	11*	11*	11*	11*				

Примечания см. лист 1.

1.462.1-16/88.0-CM3

лист
3

Ключ подбора марок блоков с арматурой классов К-7, А-У, А-П, А-Шв, применяемых в покрытиях зданий при неагрессивной степени воздействия газообразной среды и А-Шв- при слабо- и средненеагрессивных степенях воздействия газообразных сред.
(шаг блоков 6 м коэффициент надежности по износению $\gamma_n = 1,0$).

Профиль покрытия от снега и снега и снега	Расчетная нагрузка, кН/м ²	Блоки для покрытий без фонарей												Блоки для покрытий с фонарями															
		без подкл. нах кранов и грузо- подъемни- ков		с подкл. нах кранов и грузо- подъемни- ков		Подвесные крыши												без подкл. нах кранов и грузо- подъемни- ков		с подкл. нах кранов и грузо- подъемни- ков		Подвесные крыши							
		Схема 1		Схема 2		Схема 3		Схема 1		Схема 2		Схема 3		Схема 1		Схема 2		Схема 3		Схема 1		Схема 2		Схема 3					
Грунт супесчаный плотность 2,5-3,6	3,0 (300)	от 0,700 1,0 (от 7000 100)	1	2	1	1	2	2	2	2	3	3	2	3	4	2	4	2	2	4	4	3	4	4	4	4	3	4	5
	3,5 (350)	от 0,700 1,4 (от 7000 140)	2	4	2	2	4	4	3	4	4	4	3	4	5	4	6	4	4	4	4	5	5	5	4	5	6		
	4,0 (400)	от 0,700 2,1 (от 7000 210)	3	6	4	4	4	4	4	4	5	5	4	5	6	5	6	4	4	4	4	5	6	6	6	6	7		
	4,5 (450)	от 0,700 2,1 (от 7000 210)	4	6	4	4	4	6	6	6	6	6	6	6	7	6	7	6	6	6	6	6	6	6	6	7	7		
	5,0 (500)	от 1,000 2,1 (от 10000 210)	6	7	6	6	6	6	6	6	7	7	6	7	7	6	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	8		
	5,5 (550)	от 1,400 2,1 (от 14000 210)	6	7	6	7	7	7	7	7	7	7	7	7	8	7	8	7	7	7	7	7	7	7	7	8	8	7	8
	6,0 (600)	от 1,400 2,1 (от 14000 210)	7	8	7	7	7	7	7	7	8	8	7	8	8	7	8	7	7	8	8	8	8	8	8	8	9		
	6,5 (650)	2,1 (210)	7	9	7	7	8	8	8	8	9	9	8	8	9	8	9	8	8	9	9	9	9	9	9	9	9	9	

ПРИМЕЧАНИЯ СМ. ЛИСТ 1

Гранулы подбора мелких блоков с формулой классов К-7, А-6, А-7, А-ПВ, применяемые в покрытиях зонций при недорессивной степени воздействия газодорожной среды и А-ПВ- при сплошной и среднедорессивных степенях воздействия газодорожных сред. (штук блоков 6 м, коэффициент надежности по назначению $\Gamma_n = 1.0$).

Продрель покрытия	Суммарная в том числе от покрытия и снего	Без подвес- ных нон- чных зарядов мн	С	Блоки для покрытий без фонарей												Блоки для покрытий с фонарями																													
				Подвесные кронь												Подвесные кронь																													
				Схема 1						Схема 2						Схема 3						Схема 1						Схема 2						Схема 3											
				без подвес- ных нон- чных зарядов мн	с подвес- ных нон- чных зарядов мн																																								
Гранулы подбора мелких блоков (8745 штук) при наличии блоков размером 500	3,0 (300)	0,7 (70)	3 4 3 4 4 4 3 4 5 5 4 5 5 6 4 5 4 4 4 4 4 4 4 4 4 5 5 5 5 7	1,0 (100)	4 5 4 4 4 4 4 4 5 5 5 4 5 5 6 5 6 5 5 5 5 5 5 5 5 5 6 7	0,7 (70)	4 5 4 4 4 4 4 4 5 6 6 5 6 7 5 6 5 5 5 5 5 5 5 5 5 6 7 7	1,0 (100)	5 6 5 5 5 5 5 5 6 6 6 5 6 7 6 7 6 6 6 6 6 6 6 7 7 7 7 7	1,4 (140)	6 7 6 6 6 8 6 6 7 7 6 7 7 7 7 7 7 7 7 7 7 7 7 7 7 7 7 7	0,7 (70)	5 6 5 5 5 5 5 6 7 7 6 6 7 6 7 6 7 6 6 6 6 6 6 7 7 7 7 7	1,0 (100)	6 7 6 6 6 6 6 6 7 7 6 7 7 7 7 7 7 7 7 7 7 7 7 7 7 7 7 7	1,4 (140)	7 8	2,1 (210)	8 9	0,7 (70)	6 7 8	1,0 (100)	7 8	1,4 (140)	7 7 7 7 7 8 8 7 7 8 8 7 8 7 8 7 8 7 7 8 8 8 7 7 7 8 8 9	2,1 (210)	8 8 8 8 8 8 8 8 8 8 8 8 8 9 8 9 8 8 8 8 8 8 8 8 8 9 9 9	0,7 (70)	6 7 8	1,0 (100)	7 8	1,4 (140)	8 8 8 8 8 8 8 8 9 9 9 8 9 9 9 9 9 9 9 9 9 9 9 9 9 9 9 9	2,1 (210)	8 9 8 8 8 8 8 9	1,4 (140)	8 8 8 8 8 8 8 8 8 8 8 8 8 9 8 9 8 8 8 8 8 8 8 8 9 9 9 9	2,1 (210)	9 10	1,4 (140)	9 10	2,1 (210)	10 10	2,1 (210)	10 10

Примечания см. пункт 1.

14621-16/880-СМ3

Лист 5

Ключ подбора марок балок с фланцевыми классами К-7, А-Г, А-IV, А-III в, применяемых в покрытиях зданий при неоднородной стяжке
подвесного пола с предельным износом и А-III в- при слово- и среднегрессивных стяжках в зависимости от марки балок БМ, характеризующих надежность по износостойкости $\delta_n = 1,0$

Профиль покрытия от покрытия и схемы	Суммарная в том числе от схем	без подвес. подвес. насосными кранов грузом	балки для покрытий без фланцев												балки для покрытий с фланцами														
			Подвесные краны						Подвесные краны						Подвесные краны						схема 1			схема 2			схема 3		
			схема 1			схема 2			схема 3			схема 1			схема 2			схема 3			схема 1			схема 2					
			без	с		без	с		без	с		без	с		без	с		без	с		без	с		без	с		без	с	
ширина покрытия (м)	3,0 (300)	0,7 (70)	4	5	4	4	4	4	5	5	5	5	4	5	7	4	5	4	4	4	4	5	6	6	5	6	7		
		1,0 (100)	5	6	5	5	5	5	5	6	6	5	6	7	5	6	5	5	5	5	5	6	7	7	6	7	7		
	3,5 (350)	0,7 (70)	5	6	5	5	5	5	5	6	7	7	5	6	7	5	6	5	5	5	5	5	6	7	7	6	7	7	
		1,0 (100)	6	7	6	6	6	6	6	7	7	7	6	7	7	6	7	6	6	6	6	7	7	7	5	7	7		
		1,4 (140)	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	8	7	7	7	7	7	7	7	8	8	7	7	8		
	4,0 (400)	0,7 (70)	6	7	6	6	7	7	6	7	7	7	7	7	8	6	7	6	7	7	7	7	7	7	7	7	7	8	
		1,0 (100)	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	8	7	7	7	7	7	7	7	8	8	7	7	8	
		1,4 (140)	7	7	7	7	7	7	7	7	8	8	7	8	8	7	8	7	7	8	8	7	7	8	7	8	8		
		2,1 (210)	8	9	8	8	8	8	8	8	9	9	8	9	9	8	9	8	8	8	8	8	9	9	8	9	9		
	4,5 (450)	0,7 (70)	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	8	7	7	7	7	7	7	7	7	8	8	7	8		
		1,0 (100)	7	7	7	7	7	7	7	7	8	8	7	8	8	7	8	7	7	8	8	7	7	8	8	7	8		
		1,4 (140)	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8	9	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8	9		
		2,1 (210)	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	10	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	10		
	5,0 (500)	1,0 (100)	7	8	7	7	8	8	7	8	8	8	7	8	9	8	8	8	8	8	8	8	9	9	8	8	9		
		1,4 (140)	8	8	8	8	8	8	8	8	9	9	8	9	9	8	9	8	8	8	8	8	9	9	8	9	9		
		2,1 (210)	9	9	9	9	9	9	9	9	10	10	9	9	9	10	9	9	9	9	9	9	9	9	10	9	10		
	5,5 (550)	1,4 (140)	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	10	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9		
		2,1 (210)	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	11	11	11	11	11	11	11	11	11	11			
	6,0 (600)	1,4 (140)	9	9	9	9	9	9	9	9	10	10	9	9	9	10	9	9	9	9	9	9	9	10	9	10			
		2,1 (210)	11	11	11	11	11	11	11	11	11	11	11	11	11	11	11	11	11	11	11	11	11	11	11	11			
	6,5 (650)	2,1 (210)	11	11	11	11	11	11	11	11	11	11	11	11	11	11	11	11	11	11	11	11	11	11	11	11			

Примечания см. лист 1.

КЛЮЧ МАССОВЫХ МАРОК БАЛОК С АРМАТУРОЙ КЛАССОВ К-7, А-Б, А-В, А-ДВ, ПРИМЕНЯЕМЫХ В ПОКРОВИЯХ ЗДАНИЙ ПРИ НЕОГРАНИЧЕННОЙ СТЕПЕНИ ВОЗДЕЙСТВИЯ ГАЗООБРАЗНОЙ СРЕДЫ И А-ДВ - ПРИ СЛДО- И СРЕДНЕДЕРЕССИВНЫХ СТЕПЕНЯХ ВОЗДЕЙСТВИЯ ГАЗООБРАЗНЫХ СРЕД
(ШАГ БАЛОК 12М)

Профиль покрытия		При отсутствии перепадов (схемы 2.5иб)						При наличии перепадов по длине пролета балок (схемы 3.7, 8)						При наличии перепадов выше пролета балок (схемы 4и9)												
Коэффициент надежности по назначению, уп		0.95			1.0			0.95			1.0			0.95			1.0									
Расчетная нагрузка, кН/м ²		Покрытия без фонарей			Покрытия с фонарями			Покрытия без фонарей			Покрытия с фонарями			Покрытия без фонарей			Покрытия с фонарями									
СУММОВНАЯ	в том	без	с	без	с	без	с	без	с	без	с	без	с	без	с	без	с	без	с							
от	числе	подвес-	подвес-	подвес-	подвес-	подвес-	подвес-	подвес-	подвес-	подвес-	подвес-	подвес-	подвес-	подвес-	подвес-	подвес-	подвес-	подвес-	подвес-							
покрытия	от	подвес-	подвес-	подвес-	подвес-	подвес-	подвес-	подвес-	подвес-	подвес-	подвес-	подвес-	подвес-	подвес-	подвес-	подвес-	подвес-	подвес-	подвес-							
и снега	снега	подвес-	подвес-	подвес-	подвес-	подвес-	подвес-	подвес-	подвес-	подвес-	подвес-	подвес-	подвес-	подвес-	подвес-	подвес-	подвес-	подвес-	подвес-							
3.0(300)	0.7(70)	6	7	7	7	7	7	8	8*	8	8	9*	9	9	9	9	7	7	7	8*	7	8	8	8		
	1.0(100)	6	7	7	7	7	7	8	9*	9	9	9	10	10	10	10	7	8*	8*	8	7	8	8	9		
3.5(350)	0.7(70)	7	8*	8*	8	7	8	8	9	9	9	9	10*	10	10	10	10	8*	8	8	9*	8	9	9	10	
	1.0(100)	7	8	8*	8	7	8	8	9	10	10	10	10	10	10	10	11	11	8*	9*	9*	9	9	9	10	
	1.4(140)	7	8	8*	8	7	8	8	9	11	11	11	11	11	11	11	11	11	9*	9	9	10*	9	9	11	
	0.7(70)	8	9	9	10*	9	10	10	10	10*	10	11*	11*	11	11	11	11	9*	10*	9	10	9	10	11	11	
4.0(400)	1.0(100)	8	9	9	10	9	10	10	10	11*	11*	11	11*	11	11	11	11	9	10*	10	10	10	10	11	11	
	1.4(140)	8	9	9	10	9	10	10	10	11	11	11	11	11	11	11	11	10*	10*	11*	11*	11	11	11	11	
	2.1(210)	8	9	9	10	9	10	10	10	11	11	11	11	-	-	11	11	11	11	11	11	11	11	11	11	
	0.7(70)	9	10	10	10	10	10	11	11	11	11	11	11	11	11	11	11	10*	10	11*	11*	11	11	11	11	
4.5(450)	1.0(100)	9	10	10	10	10	10	11	11	11	11	11	11	11	11	11	11	11*	11*	11	11	11	11	11	11	
	1.4(140)	9	10	10	10	10	10	11	11	11	11	11	11	11	11	11	11	11	11	11	11	11	11	11	11	
	2.1(210)	9	10	10	10	10	10	11	11	11	11	11	11	-	-	-	-	-	11	11	11	11	11	11	11	11
	1.0(100)	H*	H*	H	H	H	H	H	H	H	H	H	H	H	H	H	H	H	H	H	H	H	H	H	H	
5.0(500)	1.4(140)	H*	H*	H	H	H	H	H	H	H	H	-	-	-	-	-	H	H	H	H	H	H	H	H	-	
	2.1(210)	H*	H*	H	H	H	H	H	H	-	-	-	-	-	-	-	H	H	H	H	-	-	-	-	-	
	6.4(140)	H	H	H	H	H	H	H	H	H	H	-	-	-	-	-	-	H	H	H	H	H	H	H	-	
5.5(550)	2.1(210)	H	H	H	H	H	H	H	H	-	-	-	-	-	-	-	H	H	-	-	-	-	-	-	-	
	1.4(140)	H	H	H	H	H	H	H	H	-	-	-	-	-	-	-	H	H	-	-	-	-	-	-	-	
6.0(600)	2.1(210)	H	H	H	H	H	H	H	H	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	
	8.5(650)	2.1(210)	H	H	-	-	H	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-

ПРИМЕЧАНИЯ СМ. ЛИСТ 1.

1) Кроме блоков с продольной рабочей арматурой класса К-7.

1.462.1-16/88.0-СМ3

Лист
7

Ключ подбора морок балок с орматуровкой класса А-IV применяемых в покрытиях зданий при слабо- и среднедеформативных степенях воздействия газообразных сред.
(шаг балок 6м, коэффициент надежности по назначению $\gamma_n = 0.95$)

Профиль покрытия	Расчетная нагрузка на 1 м (кН/м)	балки для покрытий без фонарей												балки для покрытий с фонарями																	
		в том числе от покрытия и снега	без подвес. подвес.	Подвесные краны										без подвес. подвес.	Подвесные краны																
				Схема 1				Схема 2				Схема 3			Схема 1				Схема 2				Схема 3								
				Q=1,0t	Q=2,0t	Q=3,2t	Q=5,0t	Q=1,0t	Q=2,0t	Q=3,2t	Q=5,0t	Q=1,0t	Q=2,0t	Q=3,2t	Q=1,0t	Q=2,0t	Q=3,2t	Q=5,0t	Q=1,0t	Q=2,0t	Q=3,2t	Q=5,0t	Q=1,0t	Q=2,0t	Q=3,2t						
Приложение 2 Максимальные величины перегрузки (20% на 2,5 м/3)	3,0(300)	от 0,7 до 1,0 (от 70 до 100)	2	4*	2	2	2	2	2	4	4	4	4*	4	5*	4*	4	4*	4*	4	4	4	4	4	5	5	4	5*	6		
	3,5(350)	от 0,7 до 1,4 (от 70 до 140)	4*	4	4*	4*	4*	4*	4	4	5	5	4	5*	6	4	5	4	4	4	4	4	4	5*	5	6	6	5*	6*	7	
	4,0(400)	от 0,7 до 2,1 (от 70 до 210)	4	5	4	5*	4	4	4	5	6	6	5*	6*	7	5	6	5	5	5	5	5	5	6*	6	7	7	6	7	7	
	4,5(450)	от 0,7 до 2,1 (от 70 до 210)	5*	7*	5	5*	5	5	6*	6	7	7	6*	7	7	7*	7	7*	7*	7*	7*	7*	7*	7*	7	7	7	7	7	7	
	5,0(500)	от 1,0 до 2,1 (от 100 до 210)	6*	7	6*	7	7*	7*	7*	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	9	
	5,5(550)	от 1,4 до 2,1 (от 140 до 210)	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	8*	7	8*	7	7	7	7	7	7	7	7	8*	8*	7	8*	9
	6,0(600)	от 1,4 до 2,1 (от 140 до 210)	7	7	7	7	7	7	7	7	8*	8*	7	7	9*	7	9*	7	7	7	7	7	8*	8*	9*	9	9	9*	9	9	
	6,5(650)	2,1(210)	7	9*	7	7	7	7	7	8*	9*	9*	8*	9*	9	9*	9	9*	9*	9*	9*	9*	9*	9*	9	9	9	9	9	9	

Примечания см. лист 1.

Размер подбора морок блоков с фронтальной классом А-IV, применяемых в покрытиях зданий при одно- и среднедорессивных степенях воздействия 20/3000/00ЭН02 с ред. (шаг блоков 8м, коэффициент надежности по назначению $\beta_n = 0,95$)

Продольное покрытие	Расчетная нагрузка, кПа (кН/м ²)	Блоки для покрытий без фонарей												Блоки для покрытий с фонарями														
		Суммарная от покрытия и снега	В том числе от снега	Подвесные кровли						Подвесные кровли						Схема 1				Схема 2		Схема 3						
				Схема 1				Схема 2		Схема 3				Схема 1				Схема 2		Схема 3								
				Q=1,0т	Q=2,0т	Q=3,2т	Q=5,0т	Q=1,0т	Q=2,0т	Q=3,2т	Q=5,0т	Q=1,0т	Q=2,0т	Q=3,2т	Q=5,0т	Q=1,0т	Q=2,0т	Q=3,2т	Q=5,0т	Q=1,0т	Q=2,0т	Q=3,2т	Q=5,0т	Q=1,0т	Q=2,0т	Q=3,2т		
(8) Количество блоков (шт/м ²)	3,0 (300)	0,7 (70)	4	5	4	4	4	5	6	6	5	6	7	5	6	5	5	5	5	5	5	5	5	6	7*	7*	7	
	4,0 (400)	1,0 (100)	5	6	5	5	5	5	6	7*	7*	5	7*	7	6	7*	5	6	6	6	6	6	7*	7	7	7	7	
	3,5 (350)	0,7 (70)	5	6	5	5	5	5	6	7	7	6	7*	7	6	7	6	6	6	6	7*	7	7	7*	7	7		
	4,0 (400)	1,0 (100)	6	7	6	6	6	6	7*	7	7	7*	7	7	9*	7	7*	7*	7*	7*	7	7	7	7	7	7	7	
	4,4 (440)	1,4 (140)	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	6	
	4,5 (450)	0,7 (70)	6	7	6	6	7*	7*	7*	7	7	7	7	7	7	7*	1	7*	7*	7	7	7	7	7	7	7	7	
	5,0 (500)	1,0 (100)	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	9*	
	5,4 (540)	1,4 (140)	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	9*	7	8*	7	7	7	7	7	7	7	7	9*	
	5,8 (580)	2,1 (210)	8*	9*	8*	8*	8*	8*	9*	9*	9*	8*	9*	9	9	9*	9*	9*	9*	9*	8*	9*	9*	9	9	9*	9	9
	6,0 (600)	1,0 (100)	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	8*	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	9*	
	6,4 (640)	1,4 (140)	8*	9*	8*	8*	8*	8*	8*	8*	9*	9*	9*	9*	9*	9*	7	8*	7	7	7	7	7	7	7	7	8*	
	6,8 (680)	2,1 (210)	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	10*	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	10*	
	7,2 (720)	1,4 (140)	9	10*	9	9	9	9	9	9	10*	10*	10*	10*	10*	10*	10*	10*	10*	10*	10*	10*	10*	10*	10*	10*	10	
	7,6 (760)	2,1 (210)	10*	10*	10*	10*	10*	10*	10*	10*	10	10	10	10	10	10*	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	
	8,0 (800)	2,1 (210)	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	

Примечания см. лист 1.

1462.1-15/88.0-0M3

1067
9

Ключ подбора марок блоков с форматурами класса А-1б, применяемых в покрытиях зданий при слабо- и среднедрессивных степенях воздействия газодинамических сред (шаг блоков 6м, коэффициент надежности по назначению $\gamma_p = 0,95$).

Профиль покрытия	Расчетная нагрузка по норме	Блоки для покрытий без фонарей												Блоки для покрытий с фонарями														
		Суммарная нагрузка от покрытия и сноса	в том числе от подвесных кронштейнов	Подвесные кроны												Подвесные кроны												
				Схема 1				Схема 2				Схема 3				Схема 1				Схема 2				Схема 3				
				без подвес ных крыши грунт му	Q=1,0*	Q=2,0*	Q=3,2*	Q=5,0*	Q=1,0*	Q=2,0*	Q=3,2*	Q=5,0*	Q=1,0*	Q=2,0*	Q=3,2*	без подвес ных крыши грунт му	Q=1,0*	Q=2,0*	Q=3,2*	Q=5,0*	Q=1,0*	Q=2,0*	Q=3,2*	Q=5,0*	Q=1,0*	Q=2,0*	Q=3,2*	
6,0 (600)	0,7 (70)	4	6*	4	4	4	4	5*	6*	7	7	6	7	7	5*	7	5*	5*	5*	5*	6*	7	7	7	6	7	7	
	1,0 (100)	6*	7	6*	6*	6*	6*	6*	6*	7	7	7	7	7	6*	7	6*	6*	6*	6*	7	7	7	7	7	7	7	
	0,7 (70)	5	7*	5	5	6	6	6	7*	7	7	7*	7	7	6	7	6	6	7*	7*	7*	7	7	7	7	7	7	
	1,0 (100)	7*	7	7*	7*	7*	7*	7*	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	8*	
	1,4 (140)	7	9	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	9*	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	9*
	0,7 (70)	7*	7	7*	7*	7*	7*	7*	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	8*	
	1,0 (100)	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	9*	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	9*
	1,4 (140)	7	8*	7	7	7	7	7	8*	9*	9*	7	9*	9	7	9*	7	7	7	7	7	8*	9*	8*	9*	8*	9*	
	2,1 (210)	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	10*	
	0,7 (70)	7	9	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	9*	7	7	7	7	7	7	7	7	7	8*	7	8*	9*
4,5 (450)	1,0 (100)	7	8*	7	7	7	7	7	7	9*	9*	7	9*	9	7	8	7	7	7	7	7	8	9	9	7	9	9	
	1,4 (140)	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	
	2,1 (210)	9	9	9	9	9	9	9	9	10*	10*	9	9	10*	9	9	9	9	9	9	9	9	9	10*	9	9	10*	
	1,0 (100)	8*	9*	8*	8*	8*	8*	8*	9*	9	9	9	9	9	8*	9	8*	8*	8*	8*	8*	9*	9	9	9*	9	9	
5,0 (500)	1,4 (140)	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	10*	
	2,1 (210)	10*	10*	10*	10*	10*	10*	10*	10*	10*	10*	10*	10*	10*	10*	10*	10*	10*	10*	10*	10*	10*	10*	10	10	10*	10	
	1,4 (140)	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	10*	9	9	9	9	9	9	9	10*	9	9	10*	
5,5 (550)	2,1 (210)	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10		
	1,4 (140)	9	10*	9	9	9	9	9	10*	10*	10	9	10*	10	9	10*	9	9	9	9	9	10*	10*	9	9	10*		
6,0 (600)	2,1 (210)	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10		
	1,4 (140)	9	10*	9	9	9	9	9	10*	10*	10	9	10*	10	9	10*	9	9	9	9	9	10*	10	10	10*	10		
6,5 (650)	2,1 (210)	11*	11*	11*	11*	11*	11*	11*	11*	11*	11*	11*	11*	11*	11*	11*	11*	11*	11*	11*	11*	11*	11*	11*	11*	11*		
	1,4 (140)	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10		

Примечания см. сч. 1.

Ключ подбора морок блоков с арматурой класса А-IV, применяемых в покрытиях зданий при слабо и среднедрессивных степенях воздействия газодобывающих сред.
 (шаг блоков 8м, коэффициент надежности по назначению $\gamma_n = 1,0$).

Профиль покрытия от покрытия и снега	Расчетная нагрузка на покрытие/м ²	Блоки для покрытий без фонарей												Блоки для покрытий с фонарями																
		В том числе от снега		Без подвес. нож. членов грузов "МУ" зд.300	Подвесные краины										Без подвес. нож. членов грузов "МУ" зд.300	Подвесные краины														
		Суммарная	от снега		Схема 1				Схема 2				Схема 3					Схема 1				Схема 2				Схема 3				
		от 0,7 до 1,0	(от 70 до 100)		Q=1,0	Q=2,0	Q=3,2	Q=5,0	Q=1,0	Q=2,0	Q=3,2	Q=5,0	Q=1,0	Q=2,0	Q=3,2	Q=5,0	Q=1,0	Q=2,0	Q=3,2	Q=5,0	Q=1,0	Q=2,0	Q=3,2	Q=5,0	Q=1,0	Q=2,0	Q=3,2			
ГОСТ Р 52277-99	3,0(300)	от 0,7 до 1,0 (от 70 до 100)	2	4	2	2	2	2	2	4	4	5	5	4	4	5	4	4	4	4	4	4	5	5	6	6	4	6	7	
	3,5(350)	от 0,7 до 1,4 (от 70 до 140)	4	5	4	4	4	4	4	4	5	6	6	4	6	7	5	7	5	5	5	5	5	5	6	7	7	6	7	7
	4,0(400)	от 0,7 до 2,1 (от 70 до 210)	4	7	4	4	5	5	5	5	6	7	7	6	7	7	6	7	6	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7
	4,5(450)	от 0,7 до 2,1 (от 70 до 210)	6	7	6	6	6	6	6	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	8
	5,0(500)	от 1,0 до 2,1 (от 100 до 210)	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	8	8	7	8	9	
	5,5(550)	от 1,4 до 2,1 (от 140 до 210)	7	7	7	7	7	7	7	7	7	8	8	7	7	9	7	9	7	7	7	7	7	7	9	9	9	8	9	9
	6,0(600)	от 1,4 до 2,1 (от 140 до 210)	7	8	7	7	7	7	7	7	8	9	9	8	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	
	6,5(650)	2,1 (210)	8	9	8	8	8	8	8	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	10

Примечания см. лист 1.

Ключ подбора морок балок с орнаментацией класса А-Б применяемых в покрытиях зданий при слабо- и среднебарессивных степенях воздействия газодорожных сред. (шаг балок 8м, коэффициент надежности по назначению $\beta_n = 1,0$).

Профиль покрытия	Разрешенная нагрузка на 1 м ²	Балки для покрытий без фонарей															Балки для покрытий с фонарями														
		СУММАРНАЯ		В том числе от покрытия		без подвес-		с подвес-		ПОДВЕСНЫЕ КРОНЫ			без подвес-		с подвес-		ПОДВЕСНЫЕ КРОНЫ			без подвес-		с подвес-		СХЕМА 1			СХЕМА 2		СХЕМА 3		
		от покрытия	и сноса	подвес-	нагруз-	нагруз-	нагруз-	нагруз-	нагруз-	ЧАСТОТЫ	ЧАСТОТЫ	ЧАСТОТЫ	ЧАСТОТЫ	ЧАСТОТЫ	ЧАСТОТЫ	ЧАСТОТЫ	ЧАСТОТЫ	ЧАСТОТЫ	ЧАСТОТЫ	ЧАСТОТЫ	ЧАСТОТЫ	ЧАСТОТЫ	ЧАСТОТЫ	ЧАСТОТЫ	ЧАСТОТЫ	ЧАСТОТЫ	ЧАСТОТЫ	ЧАСТОТЫ	ЧАСТОТЫ		
1875 (масса 1 тонны на 1 м ²)	3,0 (300)	0,7 (70)	4	6	4	4	4	4	5	6	7	7	5	7	7	5	7	5	5	5	5	5	6	7	7	7	7	7	7	7	
	4,0 (400)	1,0 (100)	5	7	5	5	5	5	6	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	
	3,5 (350)	0,7 (70)	5	7	5	6	6	6	6	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	
	4,0 (400)	1,0 (100)	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	8	
	4,5 (450)	1,4 (140)	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	9	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	8	9	9
	5,0 (500)	0,7 (70)	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	
	5,5 (550)	1,0 (100)	7	8	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	9	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	8	9	9	
	6,0 (600)	1,4 (140)	8	9	8	8	8	8	8	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	
	6,5 (650)	2,1 (210)	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	10	
	7,0 (700)	2,1 (210)	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10		
	7,5 (750)	2,1 (210)	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10		
	8,0 (800)	2,1 (210)	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10		
	8,5 (850)	2,1 (210)	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10		
	9,0 (900)	2,1 (210)	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10		
	9,5 (950)	2,1 (210)	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10		
	10,0 (1000)	2,1 (210)	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10		
	10,5 (1050)	2,1 (210)	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10		
	11,0 (1100)	2,1 (210)	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10		
	11,5 (1150)	2,1 (210)	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10		
	12,0 (1200)	2,1 (210)	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10		
	12,5 (1250)	2,1 (210)	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10		
	13,0 (1300)	2,1 (210)	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10		
	13,5 (1350)	2,1 (210)	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10		
	14,0 (1400)	2,1 (210)	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10		
	14,5 (1450)	2,1 (210)	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10		
	15,0 (1500)	2,1 (210)	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10		
	15,5 (1550)	2,1 (210)	10	10	10																										

Ключ подбора балок с фермопуров класса А-10, применяемых в покрытиях зданий при слабо- и среднедеформативных стяжках
воздействия 203000 разных сред (шаг балок 6м, коэффициент надежности по назначению 1,0).

Профиль покрытия	Расчетная нагрузка, кПа(кН/м²)	балки для покрытий без фонарей												балки для покрытий с фонарями														
		СУММАРНАЯ В ТОМ ЧИСЛЕ от покрытия и снега	без подвес. низ крон. зеруз. членов	Подвесные кроны												без подвес. низ крон. зеруз. членов	Подвесные кроны											
				Схема 1				Схема 2				Схема 3					Схема 1				Схема 2				Схема 3			
				MU	Q=1,0t	Q=2,0t	Q=3,2t	Q=5,0t	Q=1,0t	Q=2,0t	Q=3,2t	Q=5,0t	MU	Q=1,0t	Q=2,0t	Q=3,2t	Q=5,0t	Q=1,0t	Q=2,0t	Q=3,2t	Q=5,0t	Q=1,0t	Q=2,0t	Q=3,2t				
(60° подвес.)	3,0 (300)	0,7 (70)	6	7	6	6	6	6	7	7	7	6	7	7	6	6	6	6	6	7	7	7	7	7	7	7		
	1,0 (100)	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7		
	3,5 (350)	0,7 (70)	7	7	7	9	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	8		
	1,0 (100)	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	9		
	1,4 (140)	7	8	7	7	7	7	7	7	9	9	7	9	9	7	8	7	7	7	7	7	8	9	9	9	9		
	0,7 (70)	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	8	8	7	9		
	1,0 (100)	7	7	7	7	7	7	7	7	9	9	7	8	9	7	8	7	7	7	7	7	7	8	9	9	9		
	1,4 (140)	8	9	8	8	8	8	8	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9		
	2,1 (210)	9	9	9	9	9	9	9	9	10	10	9	9	10	9	9	9	9	9	9	9	9	9	10	9	9		
	0,7 (70)	7	7	7	7	7	7	7	7	9	9	7	8	9	7	8	7	7	7	7	7	7	8	9	7	9		
(60° подвес.)	4,0 (400)	1,0 (100)	7	9	7	7	7	7	7	9	9	7	8	9	7	8	7	7	7	7	7	7	8	9	9	9		
	1,4 (140)	9	9	8	8	8	8	8	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9		
	2,1 (210)	9	9	9	9	9	9	9	9	10	10	9	9	10	9	9	9	9	9	9	9	9	9	10	9	9		
	0,7 (70)	7	7	7	7	7	7	7	7	9	9	7	8	9	7	8	7	7	7	7	7	7	8	9	7	9		
	1,0 (100)	7	9	7	7	7	7	7	7	9	9	8	9	9	8	9	8	8	8	8	8	8	9	9	9	9		
	1,4 (140)	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	10		
	2,1 (210)	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10		
	1,0 (100)	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	10		
	1,4 (140)	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	10	9	9		
	2,1 (210)	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10		
(60° подвес.)	5,0 (500)	1,4 (140)	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	10	9	9		
	2,1 (210)	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10		
	1,4 (140)	9	10	9	10	9	9	9	10	10	10	9	10	10	9	10	9	9	9	9	9	9	10	10	10	10		
	2,1 (210)	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	11	11	11	11	11	11	11	11	11	11		
	1,4 (140)	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10		
(60° подвес.)	6,0 (600)	2,1 (210)	11	11	11	11	11	11	11	11	11	11	11	11	11	11	11	11	11	11	11	11	11	11	11	11		
	8,5 (850)	2,1 (210)	11	11	11	11	11	11	11	11	11	11	11	11	11	11	11	11	11	11	11	11	11	11	11	11		

ПРИМЕЧАНИЯ СМ. СХЕМУ 1.

1.462.1-16/88.0-0M3

лист
13

Ключ подбора марок блоков с арматурой класса А-IV, применяемых в покрытиях зданий при слабо- и среднегрессивных степенях воздействия гидроизоляционных сред (шаг блок 12 м).

Продоль покрытия		При отсутствии перепадов (состав 2,5 и б)				При наличии перепадов поперек профиля блоков (состав 3,75)				При наличии перепадов вдоль профиля блоков (состав 4,5)													
Коэффициент напряжения покрытия γ _p		0,95		1,0		0,95		1,0		0,95		1,0											
Равнотягивающая нагрузка, кН/м²		Покрытия без фонарей	Покрытия с фонарьми																				
Суммарная от покрытий и среды	в том числе от среды	без грунтов на ми кронов и грунтов затяжами	с без грунтов на ми кронов и грунтов затяжами																				
3,0 (300)	0,7 (70)	7	7	8*	9*	7	8	9	9	9	9	10*	9	10	10	10	8*	9*	9*	9	9	9	9
	1,0 (100)	7	7	8*	9*	7	8	9	9	10*	10*	10*	10	10	10	10	9*	9	9	9	9	9	9
3,5 (350)	0,7 (70)	8*	9	9	9	9	9	9	10	10*	10	10	10	10	10	10	9	9	9	9	10	10	10
	1,0 (100)	8*	9	9	9	9	9	9	10	10	10	10	10	10	10	10	9	9	9	10*	10*	10	10
	1,4 (140)	8*	9	9	9	9	9	9	10	11*	H*	11	11	11	11	11	9	10*	10	10	10	10	11
4,0 (400)	0,7 (70)	9	9	10	10	9	10	10	10	10	10	11*	11*	11	11	11	9	10	10	10	10	10	11
	1,0 (100)	9	9	10	10	9	10	10	10	11*	11*	11	11	11	11	11	10*	10	10	10	10	10	11
	1,4 (140)	9	9	10	10	9	10	10	10	11	11	11	11	11	11	11	10	10	11*	H*	11	11	11
	2,1 (210)	9	9	10	10	9	10	10	10	11	11	11	11	11	11	11	11	11	11	11	11	11	11
4,5 (450)	0,7 (70)	10*	10	10	10	10	10	11	11	11	11	11	11	11	11	11	10	10	11*	11*	11	11	11
	1,0 (100)	10*	10	10	10	10	10	11	11	11	11	11	11	11	11	11	11	11*	11*	11	11	11	11
	1,4 (140)	10*	10	10	10	10	10	11	11	11	11	11	11	11	11	11	11	11	11	11	11	11	11
	2,1 (210)	10*	10	10	10	10	10	11	11	—	—	—	—	—	—	—	11	11	11	11	11	11	11
5,0 (500)	1,0 (100)	11*	H*	H	H	11	11	11	11	11	11	11	11	11	11	11	11	11	11	11	11	11	11
	1,4 (140)	11*	H*	H	H	11	11	11	11	11	11	11	11	11	11	11	11	11	11	11	11	11	11
	2,1 (210)	11*	H*	H	H	11	11	11	11	—	—	—	—	—	—	—	11	11	11	11	11	11	11
5,5 (550)	1,4 (140)	11	H	H	H	11	11	11	11	—	—	—	—	—	—	—	11	11	11	11	11	11	11
	2,1 (210)	11	H	H	H	11	11	11	11	—	—	—	—	—	—	—	11	11	11	11	11	—	—
6,0 (600)	1,4 (140)	11	H	H	H	11	11	11	11	—	—	—	—	—	—	—	11	11	11	11	11	—	—
	2,1 (210)	11	H	H	H	11	11	11	11	—	—	—	—	—	—	—	11	11	—	—	—	—	—
6,5 (650)	2,1 (210)	11	H	H	H	11	11	11	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—

Примечания см. лист 1.

1.4621-16/88.0-СМ3

лист
14

Ключ подбора марок блоков с арматурой класса Аг-УСК, применяемые в покрытиях зданий при слабодеформативной отягощении
воздействия газообразной среды
(шаг блоков 6 м, коэффициент надежности по изгибу $\gamma_0 = 0.95$).

Продолжение покрытия	Расчетная надежность (Пн/Нд/Нз)	Блоки для покрытий без фонарей												Блоки для покрытий с фонарями															
		Суммарная от покрытия и снега	В том числе от снега	Без подвес- ных крыльев	С подвес- ных крыльев	Подвесные крыши						Без подвес- ных крыльев	С подвес- ных крыльев	Подвесные крыши						Без подвес- ных крыльев	С подвес- ных крыльев	Схема 1	Схема 2	Схема 3					
						Схема 1			Схема 2					Схема 1			Схема 2												
						Q=1,07	Q=2,07	Q=3,27	Q=5,07	Q=1,07	Q=2,07	Q=3,27	Q=5,07	Q=1,07	Q=2,07	Q=3,27	Q=5,07	Q=1,07	Q=2,07	Q=3,27	Q=5,07	Q=1,07	Q=2,07	Q=3,27	Q=5,07	Q=1,07	Q=2,07		
Ширина кровельных перекрытий (лестничных пролетов) 2,5 м (6)	3,0 (300)	от 0,7 до 1,0 (от 70 до 100)	2	2	2	2	2	2	2	2	2	2	2	2	2	2	2	2	2	2	2	2	2	4	4	2	2	4	
	3,5 (350)	от 0,7 до 1,4 (от 70 до 140)	2	2	2	2	2	2	2	2	4*	4*	2	2	4	2	4*	2	2	2	2	2	2	4*	4	4	2	4	5*
	4,0 (400)	от 0,7 до 2,1 (от 70 до 210)	2	4	2	2	2	2	2	2	4	4	2	4	5*	4	4	4	4	4	4	4	4	5*	5*	4	5*	6*	
	4,5 (450)	от 0,7 до 2,1 (от 70 до 210)	4*	5	4*	4*	4*	4*	4*	4	5*	5*	4	5*	6*	5*	5	5*	5*	5*	5*	5*	5*	5*	5*	5*	5	5	7*
	5,0 (500)	от 1,0 до 2,1 (от 100 до 210)	4	6*	4	4	4	4	4	5*	5*	6*	5*	5*	5	7*	6*	6*	6*	6*	6*	6*	6*	7*	7*	6	7*	7	
	5,5 (550)	от 1,4 до 2,1 (от 140 до 210)	5	7*	5	5	5	5	5	6*	7*	7*	5	6*	7	6	7	6	6	6	6	6	6	7*	7*	7	7*	7	
	6,0 (600)	от 1,4 до 2,1 (от 140 до 210)	6	7	6	6	6	6	6	7*	7*	7	7	7*	7	7	8*	7	7	7	7	7	7	7	8*	7	7	8*	
	6,5 (650)	2,1 (210)			7*	8*	7*	7*	7*	7*	7	7	7	7	7	7	7	8	7	7	7	7	7	8*	8*	8	7	8*	9*
Примечания см. лист 1.																													
													Лист 1 1462.1-16/88.0-0М3													15			

БЛЮЧ ПОДБОРОД МАРОК БОЛОК (с арматурой) КЛАССОВ АТ-УСК, ПРИМЕНЯЕМЫХ В ПОКРЫТИЯХ ЗДАНИЙ ПРИ СЛОБОДАГРЕССИФНОЙ СТЕПЕНИ ВОЗДЕЙСТВИЯ ПОЗОДОБРАЗНОЙ СРОДЫ (шаг балок 6м, коэффициент надежности по назначению $\gamma_p = 0,95$).

Профиль покрытия	Расчетная нагрузка, кПа ($\text{кН}/\text{м}^2$)	Балки для покрытий без фонарей												Балки для покрытий с фонарями															
		Суммарная подборка от покрытия и снега	В том числе от снега	Без поддер- живаю- щих крыльев и прозор- ций	Подвесные крыши								Без поддер- живаю- щих крыльев и прозор- ций	Суммарная подборка от покрытия и снега	Подвесные крыши														
					Схема 1				Схема 2						Схема 1				Схема 2				Схема 3						
ПРИ НОРМИЧЕСКОМ ПРЕДНАЗНАЧЕНИИ ПОКРЫТИЯ ПОМОГЕРЯ	3,0 (300)	0,7 (70)	2	4*	2	2	2	2	2	2	4	4	2	4	5*	4*	4	4*	4*	4*	4*	4*	4*	4	4	4*	4	5	
	4,0 (400)	4*	4	4*	4*	4*	4*	4*	4*	4*	4	4	4*	4	5*	4	4	4	4	4	4	4	5*	5*	4	4	6*		
	3,5 (350)	0,7 (70)	4	4	4	4	4	4	4	4	5*	5*	4	4	5	4	5*	4	4	4	4	4	4	5	5	4	5*	6*	
	4,0 (400)	5*	5	5*	5*	5*	5*	5*	5*	5*	5*	5*	5*	5*	5*	6*	5	5*	5	5	5	5	5	5	6*	5	5	7*	
	4,4 (440)	6*	6*	6*	6*	6*	6*	6*	6*	6*	6*	6*	6*	6*	7*	6	6	6	6	6	6	6	6	6	6	6	6	7*	7
	0,7 (70)	5*	5	5*	5*	5*	5*	5*	5*	5*	5	5	5*	5*	7*	5	6*	5	5	5	5	5	5	5	6*	6*	5	6*	7
	4,0 (400)	5	6*	5	5	5	5	5	5	5	6*	6*	5	5	7*	6	6	6	6	6	6	6	6	6	6	7	7	7	7
	4,4 (440)	6	7*	6	6	6	6	6	6	6	7*	7*	6	7*	7	6	7*	6	6	6	6	6	6	6	7*	7	7		
	2,1 (210)	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	8*	8*	8*	8*	8*	8*	8*	8*	8*	8*	8*	8*	8*	8*	8*
	0,7 (70)	5	6	5	5	5	5	5	5	5	7*	7*	5	6*	7	6	7	6	6	6	6	6	6	6	7	7	6	7	7
ПРИ ИСПОЛЬЗОВАНИИ ПРОФИЛЕЙ (СХЕМЫ 3 и 18)	4,5 (450)	6,0 (400)	6	7*	6	6	6	6	6	6	7*	7*	6	7*	7	6	7	6	6	6	6	6	6	7*	7	7	7	7	
	4,4 (440)	7*	7	7*	7*	7*	7*	7*	7*	7*	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	
	2,1 (210)	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8	
	1,8 (180)	7*	7	7*	7*	7*	7*	7*	7*	7*	7	7	7*	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	
ПРИ ИСПОЛЬЗОВАНИИ ПРОФИЛЕЙ (СХЕМЫ 3 и 18)	5,0 (500)	1,4 (140)	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8
	2,1 (210)	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8	9	
	5,5 (550)	1,4 (140)	8*	8*	8*	8*	8*	8*	8*	8*	8*	8*	8*	8*	8*	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8	9
ПРИ ИСПОЛЬЗОВАНИИ ПРОФИЛЕЙ (СХЕМЫ 3 и 18)	6,0 (600)	2,1 (210)	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8	9	8	8	8	8	8	8	8	8	9	9	9	9	
	1,4 (140)	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8	9	8	8	8	8	8	8	8	8	9	9	9	9	
	2,1 (210)	9*	9*	9*	9*	9*	9*	9*	9*	9*	9*	9*	9*	9*	9*	9	9	9*	9*	9*	9*	9*	9*	9	9*	9	9		
ПРИ ИСПОЛЬЗОВАНИИ ПРОФИЛЕЙ (СХЕМЫ 3 и 18)	6,5 (650)	2,1 (210)	10*	10*	10*	10*	10*	10*	10*	10*	10*	10*	10*	10*	10*	10*	10*	10*	10*	10*	10*	10*	10*	10*	10*	10*	10*		

Примечания см. пункт 1.

Ключ подбора мороз блоков с арматурой класса А-ГОСТ, применяемых в покрытиях зданий при сплошнотрассивной отепени воздействия 20300 бороздной среды (шаг блоков 6м, коэффициент надежности по назначению $\beta_n = 0.95$)

Профиль покрытия от покрытия и снега	Расчетная нагрузка, кН/м ²	Блоки для покрытий без фонарей												Блоки для покрытий с фонарями														
		без подвесных кранов		Подвесные краны										без подвесных кранов		Подвесные краны												
		суммарная	в том числе	без	с	от	подвесных кранов	от	подвесных кранов	без	с	от	подвесных кранов	без	с	от	подвесных кранов	от	подвесных кранов	без	с	от	подвесных кранов	от	подвесных кранов			
		от покрытия	и снега	от покрытия	и снега	от	подвесных кранов	от	подвесных кранов	от покрытия	и снега	от	подвесных кранов	от покрытия	и снега	от	подвесных кранов	от	подвесных кранов	от покрытия	и снега	от	подвесных кранов	от	подвесных кранов			
<i>Составляющие расчетной нагрузки</i> <i>(без снега) (снег)</i>	3,0 (300)	0,7 (70)	2	4*	2	2	2	2	2	4*	4	4	2	4	5	4*	4	4*	4*	4*	4*	4	5*	5*	4*	4	6*	
	4,0 (400)	1,0 (100)	4	5*	4	4	4	4	4	5*	5*	4	5*	6*	4	5*	4	4	4	4	4	4	5	5	4	5*	7*	
	4,5 (450)	0,7 (70)	4	5*	4	4	4	4	4	4	5	5	4	5*	6*	4	5*	4	4	4	4	4	5*	6*	5*	4	7*	
	5,0 (500)	1,0 (100)	5*	5	5*	5*	5*	5*	5*	5*	5*	5*	5	5	7*	5	5*	5	5	5	5	5	5	7*	7*	5	6	7
	5,5 (550)	1,4 (140)	6	7*	6	6	6	6	6	7*	7*	6	7*	7	6	7*	6	6	6	6	6	6	7*	7	7	6	7*	7
	6,0 (600)	0,7 (70)	5*	5	5*	5*	5*	5*	5*	5*	5*	5*	5	5	6*	5	5	5	5	5	5	5	5	7*	7*	5	6*	9
	6,5 (650)	1,0 (100)	6*	6	6*	6*	6*	6*	6*	6*	7*	7*	6*	7*	7	6*	7*	6*	6*	6*	6*	6*	6*	7*	7*	7	6*	7
	7,0 (700)	1,4 (140)	7*	7*	7*	7*	7*	7*	7*	7*	7*	7*	7	7	7*	7	7*	7*	7*	7*	7*	7*	7	7	7*	7	7	7
	7,5 (750)	2,1 (210)	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8	9*	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8	9*	
	8,0 (800)	0,7 (70)	6*	6	6*	6*	6*	6*	6*	6*	7*	7*	6*	7*	7	6*	7*	6*	6*	6*	6*	6*	6*	7*	7*	6	7	7
	8,5 (850)	1,0 (100)	6	7	6	6	6	6	6	7*	7	7	7	7*	7	7	7*	7	7*	7	7	7	7	7*	7	7	7	7
	9,0 (900)	1,4 (140)	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	8*	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	8*
	9,5 (950)	2,1 (210)	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8	9*	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8	9	
	10,0 (1000)	1,0 (100)	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	8*	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	8*
	10,5 (1050)	1,4 (140)	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8	9*	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8	8	9*	
	11,0 (1100)	2,1 (210)	8	8	8	8	8	8	8	8	9*	9*	8	9*	9	8	8	8	8	8	8	8	9*	9*	8	9*	9	
	11,5 (1150)	1,4 (140)	8	8	8	8	8	8	8	8	9*	9*	8	9*	9	8	8	8	8	8	8	8	8	9*	9*	8	9*	9
	12,0 (1200)	2,1 (210)	9*	9*	9*	9*	9*	9*	9*	9*	9*	9*	9	9	9*	9	9	9*	9*	9*	9*	9*	9*	9*	9*	9	9*	9
	12,5 (1250)	1,4 (140)	9*	9*	9*	9*	9*	9*	9*	9*	9*	9*	9	9	9*	9	9	9*	9*	9*	9*	9*	9*	9*	9*	9	9*	9
	13,0 (1300)	2,1 (210)	10*	10*	10*	10*	10*	10*	10*	10*	10*	10*	10*	10*	10*	10*	10*	10*	10*	10*	10*	10*	10*	10*	10*	10*	10*	
	13,5 (1350)	2,1 (210)	11*	11*	11*	11*	11*	11*	11*	11*	11*	11*	11*	11*	11*	11*	11*	11*	11*	11*	11*	11*	11*	11*	11*	11*	11*	

Примечания см. лист 1.

Ключ подбора мороз блоков с арматурой класса Аг-БСК, применяемых в покрытиях зданий при способодрессивной степени воздействия газообразной среды
(шаг блоков 6м, коэффициент надежности по назначению $\gamma_p = 1,0$).

Профиль покрытия	Расчетная нагрузка на плоскость покрытия (НГ/м²)	Балки для покрытий без фонарей												Балки для покрытий с фонарями															
		Суммарная в том числе от снега		Суммарная в том числе от снега		Подвесные краны		Схема 1		Схема 2		Схема 3		Схема 1		Схема 2		Схема 3		Схема 1		Схема 2		Схема 3					
		подвес- ных крыльев	с крыльев	подвес- ных крыльев	с крыльев	подвес- ных крыльев	с крыльев	подвес- ных крыльев	с крыльев	подвес- ных крыльев	с крыльев	подвес- ных крыльев	с крыльев	подвес- ных крыльев	с крыльев	подвес- ных крыльев	с крыльев	подвес- ных крыльев	с крыльев	подвес- ных крыльев	с крыльев	подвес- ных крыльев	с крыльев	подвес- ных крыльев	с крыльев				
диаметр покрытия (6050, 7050, 8050, 9050, 10050, 11050, 12050, 13050)	3,0(300)	0,70700,1,0 (от 70 до 100)	2	2	2	2	2	2	2	2	2	2	4	2	2	2	2	2	2	2	2	2	2	4	4	2	4	5	
	3,5(350)	от 0,700,14 (от 70 до 140)	2	2	2	2	2	2	2	2	4	4	2	4	5	2	4	2	2	4	4	2	4	5	5	5	4	4	6
	4,0(400)	от 0,700,21 (от 70 до 210)	2	4	2	2	2	2	2	4	5	5	4	4	5	5	5	5	5	5	5	5	5	5	6	6	4	5	7
	4,5(450)	от 0,700,21 (от 70 до 210)	4	5	4	4	4	4	4	5	6	6	4	5	7	5	6	5	5	5	5	5	5	7	7	5	6	7	
	5,0(500)	от 1,000,21 (от 100 до 210)	5	7	5	5	5	5	5	7	7	5	6	7	6	7	6	6	6	6	6	7	7	7	7	7	7	7	
	5,5(550)	от 1,400,21 (от 140 до 210)	6	7	6	6	6	6	6	7	7	7	6	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	8	
	6,0(600)	от 1,400,21 (от 140 до 210)	7	8	7	7	7	7	7	7	7	7	7	7	8	7	8	7	7	7	7	8	8	8	7	8	9		
	6,5(650)	2,1(210)	7	8	7	7	7	7	7	7	8	8	7	7	8	8	9	8	8	8	8	8	9	9	8	8	9		

Примечания см. лист 1.

ключ подбора блоков с фрикционной классой Аг-БСК, применяемых в покрытиях зданий при способодрессивной степени воздушного загрязнения среды (шаг блоков 6м, коэффициент надежности по износу $\gamma_n = 1,0$)

ПРИЧУДЫ СИ. НЕМЦОВА

44

блок с фрикционной классой Ат-БСК, применяемых в покрытиях зданий при сплошнодеревянной степени воздействия газообразной среды (шаг блок 6м, коэффициент надежности по назначению $\gamma_1 = 1,0$).

Примечания см. лист 1.

1.462.1-16/88.0-CM3

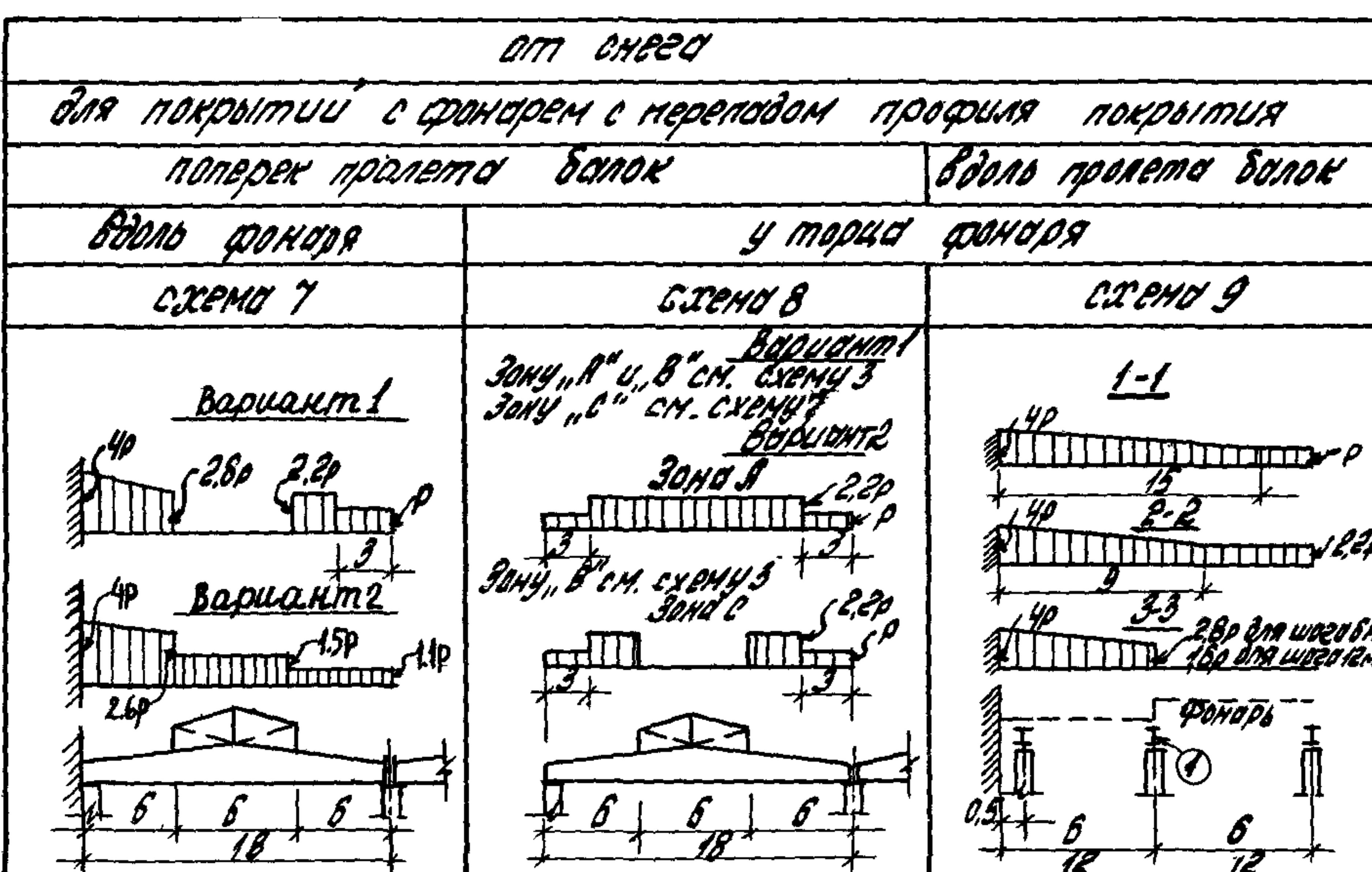
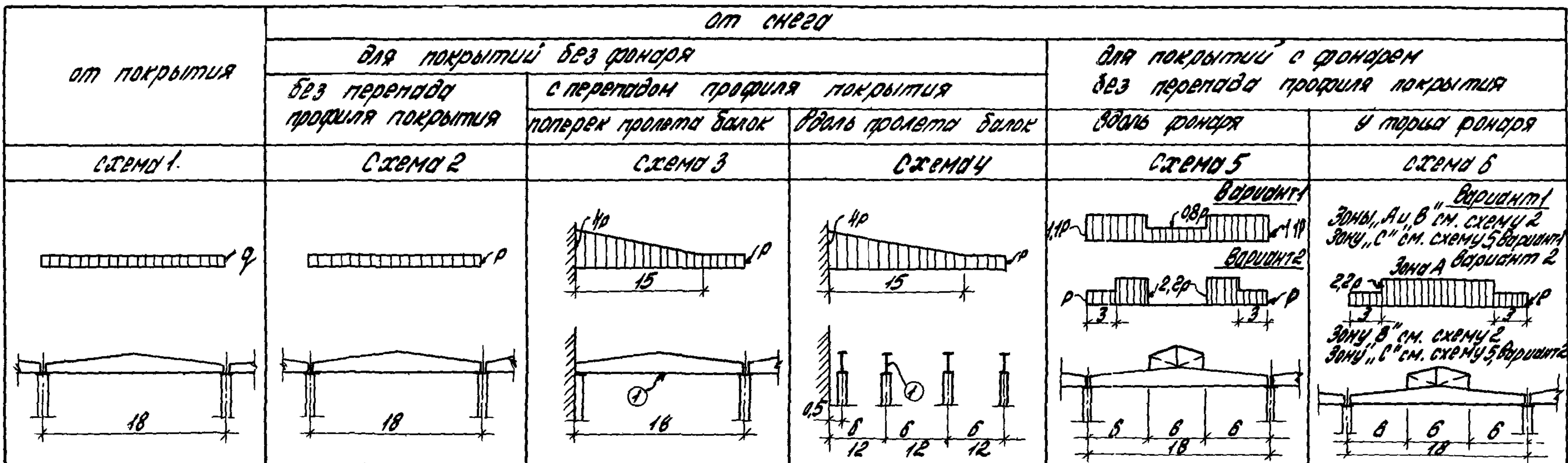
Ключ подбора нарок блок с форматура класса Ат-Бск применяемых в покрытиях зданий при глободрессивной степени воздействия 2d300брзной среды (шага блок 12 м).

ПРИЧЕДНИЯ СН. ЛУСТО.

1462.1-15/88.0-CM3

21

Схемы нагрузок от покрытия и снега



- Нагрузки от покрытия и снега передаются на балки в виде сосредоточенных сил в местах опирания продольных ребер плит.
- Эндом ① обозначен расчетная балка, по которой построены ключи подбора.
- Нагрузки от собственного веса светодарационных фонарей приняты в соответствии с сорири 1.464-11/82.

Схема расположения зон по снеговой нагрузке
у торца фонаря

Расчетные нагрузки на балки от
собственного веса светодарационных
фонарей, кН (тс)

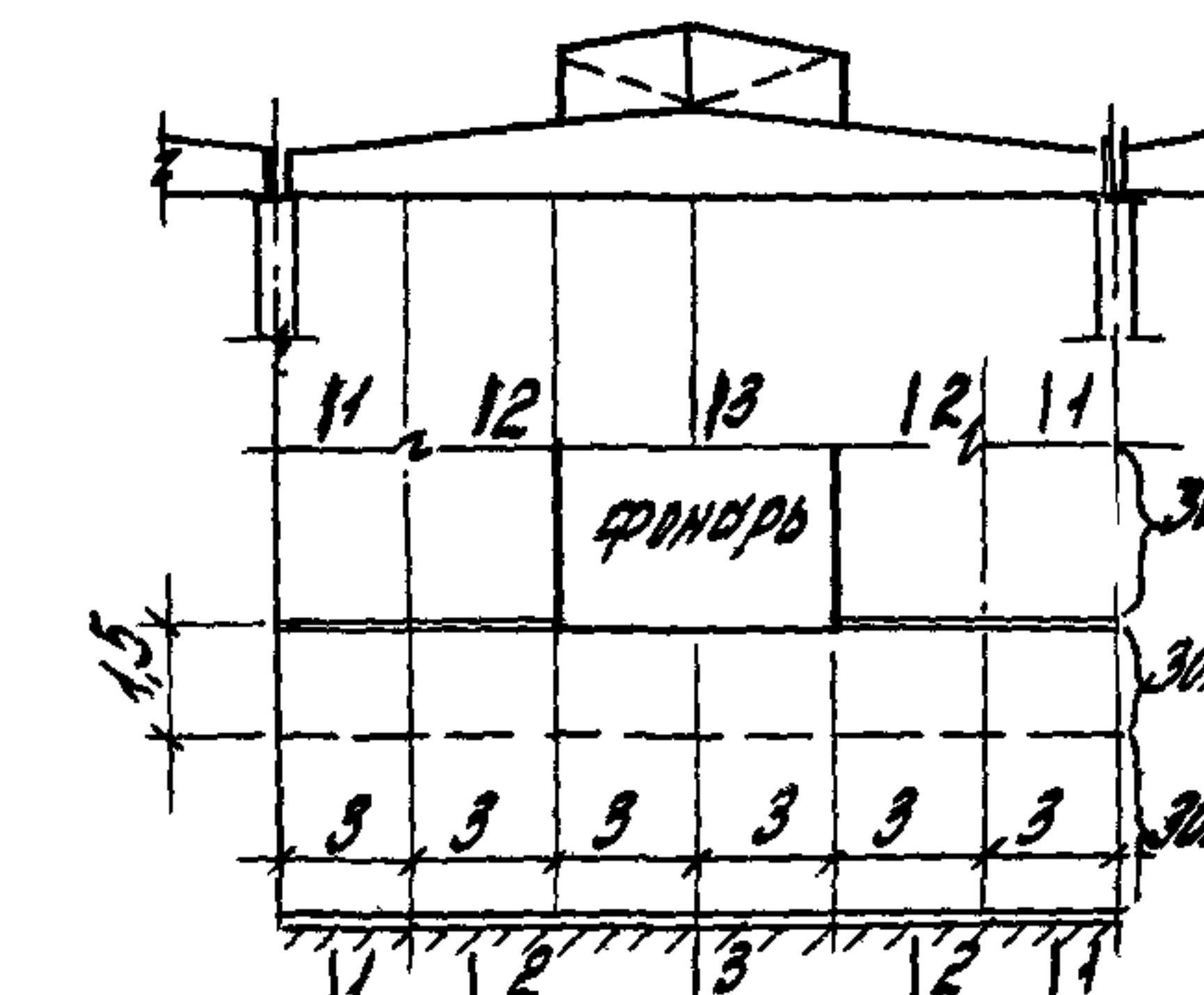


Схема	Положение балок	Шаг балок бм		Шаг балок бм	
		p ₁	p ₂	p ₁	p ₂
районная под фонарем	(1,0) (0,6)	10	6	16	7
под торцом фонаря	(0,8) (0,7)	8	7	13	9

4. Рядовые 1-1, 2-2, 3-3 см. схему 9.

Гл.спр.	Кон	Кон
Рядовой	Кон	Кон
Центральная	Середина	Середина
Продольная	Балка	Балка
Н.контр. подборки	Балка	Балка

Схемы нагрузок на балки	Стандарт	Лист
от покрытия, снега и светодарационных фонарей	Р	1
ЦНИИПРОДЗДАНИЙ		

1.462.1-16/88.0- СМЧ

Нагрузки от подвесных кранов и грузов

№ схемы	Схемы подвески кранов и грузов	Грузоподъем- ность кранов, т	P_1 , кН (т)		P_2 , кН (т)		P_3 , кН (т)		P_4 , кН (т)		Число кранов на колесе				
			для расчета по предельным состоя- ниям второї группы	для расчета по предельным состоя- ниям первої группы	для расчета по предельным состоя- ниям второї группы	для расчета по предельным состоя- ниям первої группы	для расчета по предельным состоя- ниям второї группы	для расчета по предельным состоя- ниям первої группы	для расчета по предельным состоя- ниям второї группы	для расчета по предельным состоя- ниям первої группы					
1			1,0	34,7(3,5)	31,4(3,2)	12,3(1,3)	16,0(1,6)	12,8(1,3)	6,6(0,7)	—	—	—			
			2,0	54,9(5,5)	50,8(5,1)	18,3(1,9)	16,6(1,7)	15,2(1,6)	7,4(0,8)	—	—	—			
			3,2	81,2(8,2)	73,9(7,4)	26,1(2,7)	20,5(2,1)	18,9(1,9)	9,3(1,0)	—	—	—			
			5,0	74,8(7,2)	65,3(6,6)	25,2(3,6)	15,1(1,6)	13,7(1,4)	9,4(1,0)	—	—	—			
2			1,0	8,7(0,9)	7,9(0,8)	5,2(0,5)	3,2(1,3)	2,9(1,3)	1,6(1,2)	8,7(0,9)	7,9(0,8)	5,2(0,5)	2		
			2,0	9,8(1,0)	8,9(0,9)	5,4(0,6)	5,8(0,5)	4,8(0,4)	1,7(1,8)	9,8(1,0)	8,8(0,9)	5,4(0,6)	2		
			3,2	11,5(1,2)	10,5(1,1)	8,9(0,7)	7,9(0,7)	7,2(1,7)	2,5(1,6)	11,5(1,2)	10,5(1,1)	8,9(0,7)	1		
			5,0	10,2(1,1)	9,4(1,0)	7,3(0,8)	7,2(1,7)	6,5(1,6)	3,5(1,6)	10,2(1,1)	9,4(1,0)	7,3(0,8)	1		
3			1,0	6,6(0,7)	6,0(0,6)	4,7(0,5)	24,8(2,5)	21,6(2,2)	10,8(1,1)	24,8(2,5)	21,6(2,2)	10,8(1,1)	6,6(0,7)	6,0(0,6)	4,7(0,5)
			2,0	51(0,6)	4,6(0,5)	4,2(0,5)	41,2(4,2)	37,4(3,8)	16,3(1,7)	41,2(4,2)	37,4(3,8)	16,3(1,7)	5,1(0,6)	4,6(0,5)	4,2(0,5)
			3,2	11,2(1,2)	10,1(1,1)	7,0(0,7)	51,8(6,2)	56,2(5,7)	24,0(2,4)	61,8(6,2)	56,2(5,7)	24,0(2,4)	11,2(1,2)	10,1(1,1)	7,0(0,7)
									P_5 , кН (т)						
4									20,0(2,0)	18,0(1,8)	18,0(1,8)				

Схемы зонирования блоков нагрузками от подвесных кранов

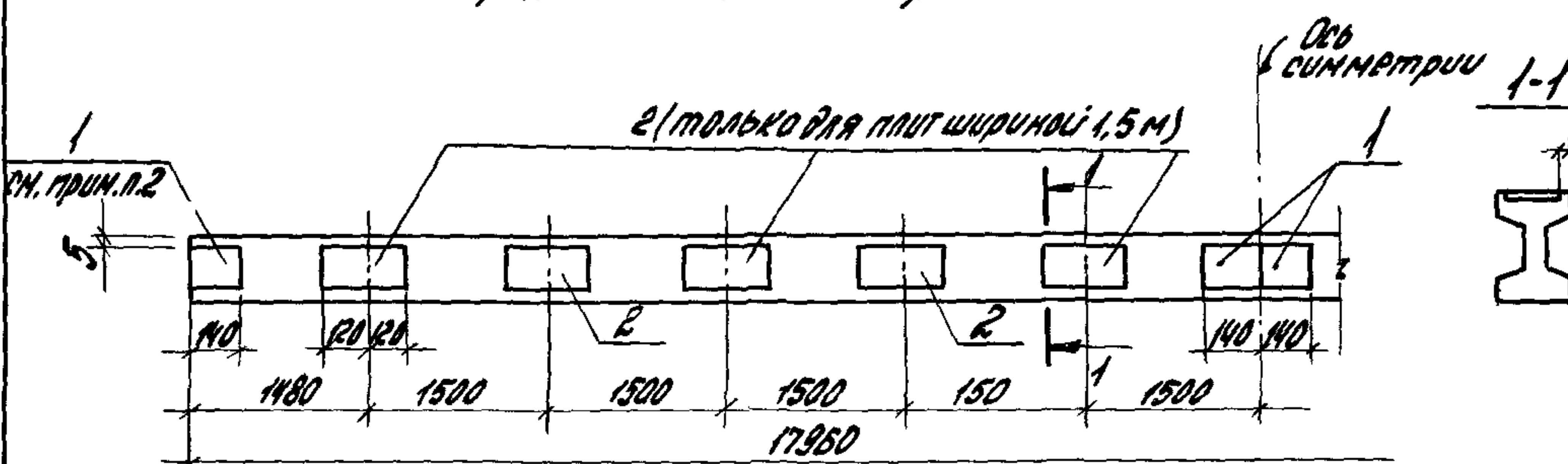
№ п/п	Схема 1	Схема 2	Схема 3
1	$\downarrow P_1$	$\downarrow P_2$	$\downarrow P_1$ $\downarrow P_2$ $\downarrow P_3$
2		$\downarrow P_2$ $\downarrow P_1$ $\downarrow P_3$	$\downarrow P_2$ $\downarrow P_1$ $\downarrow P_3$ $\downarrow P_4$
3			$\downarrow P_2$ $\downarrow P_1$ $\downarrow P_4$ $\downarrow P_3$
4			$\downarrow P_1$ $\downarrow P_2$
5			$\downarrow P_2$ $\downarrow P_1$

- Подвесные краны прииманты по ГОСТ 7890-84.
- Величины нагрузок от подвесных кранов включают нагрузку от веса грузов, толи, крана, подкрановых путей и подвесок.
- Величины нагрузок от подвесных кранов приведены с учетом коэффициентов сочетаний согласно п. 4.17 СНиП 2.01.07-85.
- Значения нагрузок от подвесных кранов и грузов приведены при коэффициенте надежности по назначению $\gamma_p = 1,0$.
- Допускается установка на колеса двух кранов грузоподъемностью 5 т при их сближении не менее чем

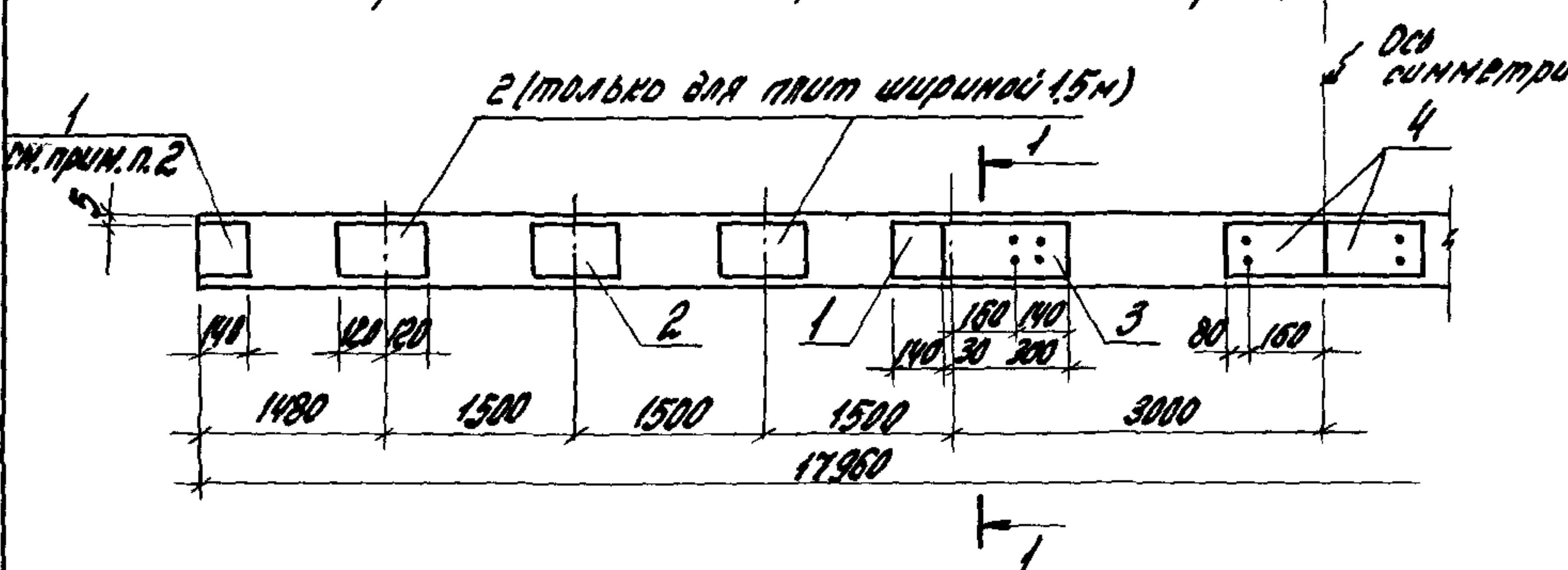
1462.1-16/88.0-0145

Л. спеч	КН	Л. ач	Л. спеч	КН	Л. ач	Ставка	Лист	Листов
Раздел.	КН	Л. ач	Нагрузки на блоки от					
Исполнен. схемы	КН	Л. ач	подвесного подъемно-					
Продукц. логистики	КН	Л. ач	-транспортирующего оборудования					
Н. контр. логистики	КН	Л. ач	ЦНИИПРОМЭДАНИЙ					

Размещение закладных издалий: для крепления панелей покрытия

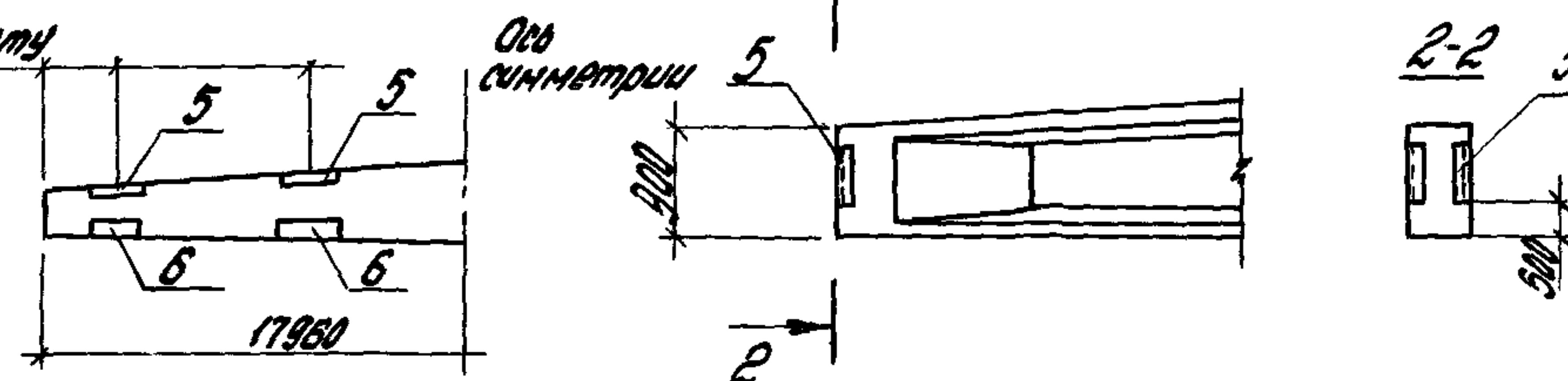


для крепления плит покрытия в стеке фондр.



Для крепления путей подвесного транспорта и подвесных грузов

ПО ПРОБЛЕМЕ



1. Количество закладных изделий для крепления путей подвесного транспорта и подвесных грузов следует приводить в проекте конкретного здания.

2. При применении балок в покрытиях зданий с расчетной сейсмичностью
8 балов вместе зажимных изделий для крепления плит у торца балки
(пос.1) марок МН2-1 и МН2-3 необходимо установливать соответствующие
зажимные изделия МН7-1 и МН7-2 (см. 1.462.1-16/88.3-18).

Ключ подбора землесовых изделий для крепления
путей подвесного транспорта, подвесных грузов и
стеновых панелей

ТИПОРОДЗИМЕР БОЛГИ	ПОЗИЦИЯ	Марка ЗДК ПОДНОВО УЗДЕЛІЯ	Номер, кз	ОБОЗНАЧЕНИЕ ДОКУМЕНТА
16СД18.2.1-...	5	МН4-1	40	1.462.1-16/188.3-15
26СД18.2.1-...	6	МН5-1	54	-15
46СД18.2.1-...	5	МН4-2	3.8	-15
36СД18.2.1-...	6	МН5-2	3.8	-15

Ключ подбора заскленных изделий для крепления
плит покрытия и стекл фонов

тип покрытия	номин. ширина плит покрытия м	позиц. ция	коа.	марка золотого изделия для	общая масса кг для:		обозначение документа
					16С918.21-..	25С918.21-..	
без фонора	1,5	1	4	МН2-1	МН2-3	46,8	33,4
		2	10	МН2-2	МН2-4		
с фонором	3,0	1	4	МН2-1	МН2-3	24,0	17,2
		2	4	МН2-2	МН2-4		
с фонором	1,5	1	4	МН2-1	МН2-3	83,6	60,2
		2	6	МН2-2	МН2-4		
	3,0	3	2	МН3-1	МН3-2	68,4	49,4
		4	2	МН3-3	МН3-4		
	1,5	1	4	МН2-1	МН2-3	83,6	60,2
		2	2	МН2-2	МН2-4		
	3,0	3	2	МН3-1	МН3-2	68,4	49,4
		4	2	МН3-3	МН3-4		

1.462.1-16/88.0-CM6

П.спец.	РДН	Кон
разработок РДН		Кон
исполнения Семёнова	Рев	
доверия Логвиненко	Лог	
Индикатора Логвиненко	Лог	