

ТИПОВЫЕ СТРОИТЕЛЬНЫЕ КОНСТРУКЦИИ, ИЗДЕЛИЯ И УЗЛЫ

СЕРИЯ 1.462.1-24

БАЛКИ СТРОПИЛЬНЫЕ ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫЕ ДВУТАВРОВЫЕ ПРОЛЕТОМ 21м
ДЛЯ ПОКРЫТИЙ ОДНОЭТАЖНЫХ ЗДАНИЙ ПРОМЫШЛЕННЫХ ПРЕДПРИЯТИЙ

выпуск 0

УКАЗАНИЯ ПО ПРИМЕНЕНИЮ

АПП ЦИТП

Москва, А-445, Смольная ул., 22

Сдано в печать 1 1992 года

Заказ № 103 06 Тираж 4440 экз.

ТИПОВЫЕ СТРОИТЕЛЬНЫЕ КОНСТРУКЦИИ, ИЗДЕЛИЯ И УЭЛЫ

СЕРИЯ 1.462.1-24

БАЛКИ СТРОПИЛЬНЫЕ ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫЕ ДВУТАВРОВЫЕ ПРОЛЕТОМ 21м
ДЛЯ ПОКРЫТИЙ ОДНОЭТАЖНЫХ ЗДАНИЙ ПРОМЫШЛЕННЫХ ПРЕДПРИЯТИЙ

выпуск 0

УКАЗАНИЯ ПО ПРИМЕНЕНИЮ

РАЗРАБОТАНЫ
ЦНИИПРОМЗДАНИЙ

Зам.ДИРЕКТОРА ИНСТИТУТА *Борис*
НАЧАЛЬНИК ОТДЕЛА *А.Розенблум*
Зав. группой *Н.Г.Келасьев*

В.В. ГРАНЕВ
А.Я. РОЗЕНБЛЮМ
Н.Г. КЕЛАСЬЕВ

УТВЕРЖДЕНЫ
ГЛАВПРОЕКТОМ ГОССТРОЯ СССР
ТЕХНИЧЕСКОЕ ЗАДАНИЕ ОТ 15.06.90
ВВЕДЕНЫ В ДЕЙСТВИЕ СИ. 01. 92
ПРИКАЗ ЦНИИПРОМЗДАНИЙ
от 10.07.91 № 73

Обозначение документа	Наименование	Стр.
1462.1-24.0-03	Пояснительная записка	2
1462.1-24.0-НН	Балки 150Д 21.2.1..., 350Д 21.2.1...	
	Номенклатура	7
1462.1-24.0-1СМ	Балки 150Д 21.2.1... Несущие способности	9
1462.1-24.0-2СМ	Балки 350Д 21.2.1... Несущие способности	12
1462.1-24.0-3СМ	Ключи подбора марок балок	18
1462.1-24.0-4СМ	Схемы нарезок на балки от покрытия снега и светофорационных фонарей	26
1462.1-24.0-5СМ	Нарезки на балки от подвесного подъемно-транспортного оборудования	27
1462.1-24.0-6СМ	Примеры размещения дополнительных закладных изделий	28

ГОСТ Р ИСО 9001-2008

1462.1-24.0-03	Пояснительная записка
1462.1-24.0-НН	Балки 150Д 21.2.1..., 350Д 21.2.1...
1462.1-24.0-1СМ	Балки 150Д 21.2.1... Несущие способности
1462.1-24.0-2СМ	Балки 350Д 21.2.1... Несущие способности
1462.1-24.0-3СМ	Ключи подбора марок балок
1462.1-24.0-4СМ	Схемы нарезок на балки от покрытия снега и светофорационных фонарей
1462.1-24.0-5СМ	Нарезки на балки от подвесного подъемно-транспортного оборудования
1462.1-24.0-6СМ	Примеры размещения дополнительных закладных изделий

1462.1-24.0		
Содержание		
Страницы	Лист	Паспорт
0	1	7

ЧНИИПРОМЗДРАНИЙ
А.Конюх Черноволосов

Формат А4

1. Общие сведения	1.1. Настоящая серия содержит указания по применению и рабочие чертежи стропильных железобетонных фундаментных блоков пролетом 24 м для первого однозаданного здания промышленных предприятий.	
1.2. В состав серии входят следующие выпуски:		
Выпуск 0. Указания по применению		
Выпуск 1. Балки. Рабочие чертежи		
Выпуск 2. Фундаментные и закладные изделия. Рабочие чертежи.		
1.3. В настоящем выпуске приведены указания по применению, содержащие номенклатуру и несущие способности блоков, ключи подбора марок балок в зависимости от проектных ситуаций, данные по нарезкам и примеры размещения закладных изделий.		
2. Типы, конструкции, обозначение		
2.1. Балки разработаны фундаментного сечения, предварительно напряженными, с высотой на опоре 900 мм и уклоном верхнего пояса 5%.		
2.2. Номенклатура блоков состоит из блоков первого типоразмера для нарезок до 60 кН и третьего типоразмера для нарезок до 12,5 кН. Опиранические размеры блоков номенклатуры соответствующими определенным размером блоков пролетом 24 м по работе шифр К.33.24/3 (Москва, ЦНИИПРОМЗДРАНИЙ, 1990г.) исходя из возможности изготовления блоков пролетом 24 и 21 м в перенаплавляемых формах.		
1462.1-24.0-03	Пояснительная записка	
Страницы	Лист	Паспорт
0	1	5
ЧНИИПРОМЗДРАНИЙ		

25199-04 3

Формат А4

2.3. В качестве напрягаемой арматуры принято:

а) стержневая арматурная сталь классов А-II и А-I по ГОСТ 5704-82;

б) спиральная арматурная сталь класса А-III, изготавленная из арматурной стали класса А-II по ГОСТ 5704-82, упрочненная выплавкой с контролем удлинения и напряжений;

в) стальные арматурные канаты (секционные арматурные пряди) класса К-7 по ГОСТ 3840-68.

Вместо напрягаемой арматуры класса А-II по ГОСТ 5704-82 допускается применение в балках эксплуатируемых булавовых неограниченной степени воздействия газолифтной стали, термически упрочненной арматурной стали класса А-III по ГОСТ 10884-81 без изменения количества, диаметров стержней и их расположения.

2.4. В качестве неконкретной принята арматура классов А-II по ГОСТ 5704-82 и Вр-I по ГОСТ 67947-80.

В балках, эксплуатируемых в условиях неагрессивной и слабоагрессивной степени воздействия газолифтной стали, допускается вместо арматуры класса А-III при диаметрах от 10 до 22 мм применять арматуру класса А-III по ГОСТ 10884-81 без изменения количества стержней, диаметров и их расположения в арматурных изоляциях.

2.5. Балки запроектированы из тяжелого бетона классов по прочности на сжатие от 825 до 845.

2.6. Предел огнестойкости балок равен 0,5 часа

2.7. Балки разработаны для эксплуатации в зоне распределенных, равномерно распределенных нагрузок, приведенных в табл.

Эксплуатационное рабочее расстояние от опоры до конца балки, м	3,5	4,0	4,5	5,0	5,5	6,0	6,5	7,0	8,0	9,0	10,0	11,0	12,5
Продолжительность работы балки, характеризующая ее неподвижность	1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13

Эксплуатационные нагрузки приведены для балок, рассчитанных при коэффициенте надежности по нагрузке $\gamma_3 > 1,0$, коэффициенте условий работы бетона $\gamma_{30} = 0,9$, коэффициенте надежности по износу $\gamma_p = 0,95$ и шаге балок 6,0.

В величину нагрузок, приведенных в табл., однотипный бетон балок не включен (в расчетах он учтен дополнительно).

2.8. Балки обозначены таргами, состоящими из буквенно-цифровых групп, которые в общем виде записываются следующим образом:

1462-1-24.0-13

Лист
2

х 502 21.2.1 -ХХ-ХХ

цифра, обозначающая порядковый номер гиперамера блоки (1 или 3);

наименование конструкции (блок ограждающей оболочки);

координатная длина, м;

цифра, условно обозначающая форму поперечного сечения блоки (2-обутовидное);

цифра, условно обозначающая цепь брусьев пояса блоки (1-чулоний);

порядковый номер блоки, характеризующий ее несущую способность (1, 2, 3 и т.д.);

класс наивысшей арматуры (А-II, А-I, К-I и т.д.);

дополнительные характеристики, отражающие особые условия изготовления и применения блоков;

Н-бетон нормальной прочности для блоков, применяемых в зданиях слабо-агрессивной степени воздействия газо-воздушной среды;

П-бетон повышенной прочности для блоков, применяемых в зданиях средне-агрессивной степени воздействия газо-воздушной среды;

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

Например, блоки третьего гиперамиера седьмой неущей способности с наружной пристальной рабочей арматурой класса А-II, предназначенной для применения в покрытиях бесформенного здания в условиях средней агрессивной степени воздействия газо-воздушной среды, при поэтаж шириной 3м производится марка 502Д 21.2.1-14П-П4. Такой же блоки блоки покрытия здания со светоизлучающим фонарем - 502Д 21.2.1-ЧПП-П2.

3. Указания по применению

3.1. Блоки предназначены для применения в покрытиях одноэтажных производственных зданий:

с шагом блок 6 и 12м;
воздушных ВГ-И районах по всему снеговому покрову;
с расчетной зимней температурой наружного воздуха ниже -40°C и выше:
с перепадом и без перепадов профиля покрытия
с неагрессивной, слабо и среднеагрессивной степенью воздействия газо-воздушных сред;
с подвесным подъемно-транспортным оборудованием грузоподъемностью до 5т и без него;

с опорными электрическими и ручными кранами грузоподъемностью до 50т;

с зенитными и светоизлучающими фонарями и без них;
с расчетной сейсмичностью до 6 баллов включительно;
в условиях систематического воздействия температур не выше 50°C .

Допускается применение блоков в районах с зимней температурой наружного воздуха ниже минус 40° С и в условиях суггематического воздействия температуры выше 50° С при соблюдении требований СНиП 2.03.04-84* и СНиП 2.03.04-84.

3.2. Выбор типоразмера блоков производится с учетом условий, выбранных изображением конструкции при соответствующем технико-экономическом обосновании.

3.3. Подбор марок блоков следует производить путем со-поглощения усилий от фактических нагрузок по проекту с несущими способностями блоков, приведенными в документах 1.462.1-24.0-189 и 1.462.1-24.0-289.

Допускается производить подбор марок блоков по таблицам-калькам, приведенным в документе 1.462.1-24.03.071. При воспроизведении калькам подбора блоков учится коэффициент надежности по назначению роботный 0,95 (для зданий II класса ответственности).

Подбор марок блоков для зданий с засчитными фонарями производится по калькам для зданий без фонарей.

3.4. В блоках предусмотрены закладные изделия для крепления их к колоннам или подстропильным конструкциям. Кроме того, в документе 1.462.1-24.0-607 приведены примеры размещения дополнительных закладных изделий для крепления плит пола, крыши, обогревационных фонарей (серии 1.464-11/82, вып. 2), путей подвесного транспорта и генеровых панелей.

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

3.5. Марки стали напрягающей арматуры, арматурных и закладных изделий, марки бетона по морозостойкости и водонепроницаемости должны назначаться в проекте здания в соответствии со СНиП 2.08.01-85* в зависимости от условий эксплуатации и с учетом условий изобретателя конструкций.

3.6. Для блоков, эксплуатируемых в условиях снега и среднепротяженной степени воздействия газообразной среды, следует применять предельную рабочую арматуру классов А-III и А-IV.

В составе проекта конкретного здания должны быть разработаны мероприятия по обеспечению антикоррозионной защиты блоков, в т. ч. закладных изделий в соответствии со СНиП 2.03.11-85 "Зашиты строительных конструкций от коррозии" и указаны требования к материалам, применяемым для изготавления бетона.

3.7. Крепления плит подвигаются к блокам выемкой в соответствии с серий 1.460-11/91* Рекомендации по применению сборных железобетонных типовых плит в покрытии зданий промышленных предприятий".

Крепление блоков к колоннам осуществляется в соответствии с серий 2.460-7 "Монтажные узлы сопряжений сборных железобетонных конструкций односторонних производственных зданий".

3.8. Чертежи крепления путей подвесного транспорта разрабатываются в проекте здания в соответствии с серий 1.426.2-6 "Блоки путей подвесного транспорта" выпуск 1 "Блоки пристоят 3, 4 и 6 м. Чертежи КМ".

3.3. В зданиях со стеклопакетами фонари шириной 12 м.
В околовороничной зоне устанавливаются либо две панели шириной
1,5 м., либо в зоне, примыкающей к фонарю, устанавливаются панели
ширины 1,5 м., а в зоне примыкающей к снабж.-панели шириной
3 м.

4. Члены расчета

4.1. Расчет блоков ведется в соответствии с требованиями
СНиП 2.01.03-84 "Бетонные и железобетонные конструкции",
СНиП 2.01.07-85 "Нагрузки и воздействия" и СНиП 2.03.11-85
"Защита строительных конструкций от коррозии".

4.2. При составлении членов подбора блоки расчленены на
нагрузки от веса покрытия подвесных коммуникаций, снега и
подвесного подземно-транспортного оборудования, которое в
виде спрятанных сил приложено к блоку в местах открытия
панелей и крепления подвесок.

Места крепления подвесок приведены в документе
1.462.1-24.0-5 см.

Нагрузка от собственного веса блоки учитываясь
в виде нагрузки равномерно распределенной по длине блока.

4.3. Расчет блоков произведен по программе "ВЕАМ 0".



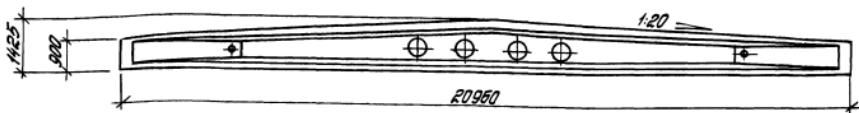
Марка балки	Класс бетона	Расход материала		Масса, т
		бетону, м ³	стали, кг	
16СД2121- 1АIII _в	В30	3,95	6094	9,9
16СД2121- 1АII			5712	
16СД2121- 1АI			4470	
16СД2121- 1АI			3884	
16СД2121- 2АIII	В35	3,95	5712	9,9
16СД2121- 2АII			5120	
16СД2121- 2АI			3884	
16СД2121- 3АIII _в			7028	
16СД2121- 3АIII	В40	3,95	6156	9,9
16СД2121- 3АII			5120	
16СД2121- 3АI			4352	

Марка балки	Класс бетона	Расход материала		Масса, т
		бетону, м ³	стали, кг	
16СД2121- 4АIII _в	В40	3,95	870,0	9,9
16СД2121- 4АII			764,4	
16СД2121- 4АI			639,0	
16СД2121- 4АIII _в			896,6	
16СД2121- 5АII	В45	3,95	792,6	9,9
16СД2121- 5АI			687,2	
16СД2121- 5АI			550,4	
16СД2121- 5АIII _в			1053,2	
16СД2121- 6АII	В45	3,95	988,0	9,9
16СД2121- 6АI			842,6	
16СД2121- 6АI			707,0	

1. Вместо дробатуры масса А-II по ГОСТ 5704-82* допускается применение в балках, эксплуатируемых в условиях неагрессивной атмосферы без защитной газопроницаемой среды, термически упрочненной арматурой стали класса А-III С по ГОСТ 10894-81 без изменения класса стальной арматуры и их расположения. Соответствующие изменения должны быть внесены в написание марки балки (например: вместо 16СД2121- 4АII следует писать 16СД2121- 4А, IVС).

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

			1452.1-24.0-НН		
Разраб.	Комиссия	14			
Испытывал	Генералов	0-1			
Подпись	Лебедкин	0			
Контроль	Уваровцев	0			
			балки 16СД2121-..., 3БСД2121-..., Номенклатура		
			ЦНИИПРОМЗДРАНИЙ		
			25199-01 8		
			Шпагин А.З		



продолжение

Марка бетона	Класс бетона	Расход материала		Масса, т
		бетон, м³	сталь, кг	
35СД 21.2.1 - 1А III _в	В25		584,9	
35СД 21.2.1 - 1А I			537,0	
35СД 21.2.1 - 1К I	В30		480,2	
35СД 21.2.1 - 2А III _в			744,6	
35СД 21.2.1 - 2А II	В25		657,4	
35СД 21.2.1 - 2А I			553,8	
35СД 21.2.1 - 2К I	В30		453,6	
35СД 21.2.1 - 3А III _в			809,3	
35СД 21.2.1 - 3А II			581,9	
35СД 21.2.1 - 4А III _в	В25		815,6	
35СД 21.2.1 - 4А II			744,6	
35СД 21.2.1 - 4А I			519,2	16,7
35СД 21.2.1 - 4К I			477,0	
35СД 21.2.1 - 5К I			500,4	
35СД 21.2.1 - 5А III _в			993,5	
35СД 21.2.1 - 5А II			858,1	
35СД 21.2.1 - 5А I			769,3	
35СД 21.2.1 - 6К I			584,6	
35СД 21.2.1 - 7А III _в			1056,2	
35СД 21.2.1 - 7А II			930,8	
35СД 21.2.1 - 7А I			631,4	
35СД 21.2.1 - 8А III _в	В35		1145,5	

продолжение

Марка бетона	Класс бетона	Расход материала		Масса, т
		бетон, м³	сталь, кг	
35СД 21.2.1 - 8А II				1020,1
35СД 21.2.1 - 8А I				832,0
35СД 21.2.1 - 8К I	В35			588,0
35СД 21.2.1 - 9А III _в				1380,9
35СД 21.2.1 - 9А II				1256,5
35СД 21.2.1 - 9А I				1067,4
35СД 21.2.1 - 9К I				898,2
35СД 21.2.1 - 10А III _в				1443,6
35СД 21.2.1 - 10А II	В40			1318,2
35СД 21.2.1 - 10А I				1130,1
35СД 21.2.1 - 10К I				885,0
35СД 21.2.1 - 11А III _в				1604,3
35СД 21.2.1 - 11А II				1416,2
35СД 21.2.1 - 11А I				1228,1
35СД 21.2.1 - 11К I				983,0
35СД 21.2.1 - 12А III _в				1939,1
35СД 21.2.1 - 12А II				1690,9
35СД 21.2.1 - 12А I				1498,2
35СД 21.2.1 - 12К I				1207,8
35СД 21.2.1 - 13А III _в				2226,5
35СД 21.2.1 - 13А II				1967,7
35СД 21.2.1 - 13А I				1784,9
35СД 21.2.1 - 13К I				1493,4

14621-240-НН

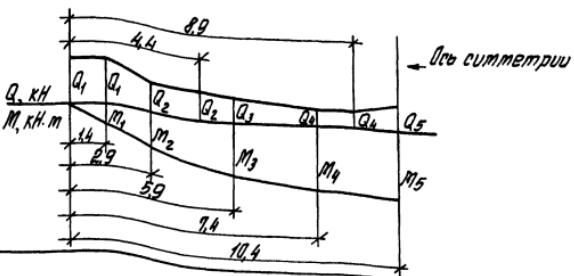
25199 - 01 9

Марка
бетона

Марка бетона	Пределенное состоинание										Второй группы																			
	Первой группы					Нагрузки					Второй группы																			
	Постоянныe и временные										Постоянныe и временные																			
	Условия при коэффициенте условий работы бетона, 0.82																													

	0.9										1.1										1.0									
	M_1	M_2	M_3	M_4	M_5	Q_1	Q_2	Q_3	Q_4	Q_5	M_1	M_2	M_3	M_4	M_5	Q_1	Q_2	Q_3	Q_4	Q_5	M_1	M_2	M_3	M_4	M_5	M_1	M_2	M_3	M_4	M_5
15СД21.2.1-1А ^{III} в	660	1029	1236	1336	1533	314	267	206	178	194	660	1083	1279	1375	1561	368	305	248	203	215	660	932	1123	1215	1393	642	721	877	948	1084
15СД21.2.1-3А ^{III} в	745	1250	1506	1627	1853	355	293	235	199	210	745	1259	1554	1658	1892	398	329	279	216	229	745	1137	1359	1479	1694	741	835	1005	1087	1240
15СД21.2.1-4А ^{III} в	951	1307	1553	1652	2189	401	342	248	217	266	951	1462	1829	1910	2229	463	395	295	258	289	951	1188	1511	1684	1990	768	876	1063	1185	1368
15СД21.2.1-5А ^{III} в	960	1450	1812	1974	2273	415	354	255	224	266	960	1594	1893	2041	2323	474	404	300	264	296	960	1318	1647	1795	2069	803	920	1140	1282	1426
15СД21.2.1-6А ^{III} в	1052	1586	1830	2019	2285	440	422	287	225	310	1052	1545	1937	2072	2351	503	455	329	273	354	1052	1442	1718	1853	2113	984	1085	1305	1408	1603
15СД21.2.1-7А ^{IV}	673	1030	1284	1414	1576	314	267	206	178	194	673	1129	1389	1532	1762	368	305	248	203	215	673	937	1157	1285	1524	630	715	891	981	1128
15СД21.2.1-2А ^{IV}	704	1107	1354	1459	1947	336	278	221	187	197	704	1202	1460	1559	1779	391	314	265	211	223	704	1007	1240	1353	1579	639	721	880	976	1137
100Д21.2.1-3А ^{IV}	824	1203	1487	1581	1942	355	293	235	199	210	824	1507	1597	1716	1949	398	329	279	216	229	824	1034	1352	1489	1738	697	784	940	1057	1242
15СД21.2.1-4А ^{IV}	968	1334	1650	1834	2180	401	342	248	217	266	968	1461	1807	1988	2325	463	395	295	258	289	968	1213	1507	1657	1911	755	867	1079	1192	1394
10СД21.2.1-5А ^{IV}	976	1456	1802	1989	2320	415	354	255	224	266	976	1578	1832	2030	2351	474	404	300	264	296	976	1381	1638	1804	2106	814	911	1134	1249	1460
15СД21.2.1-5А ^{IV}	1228	1339	1940	2134	2562	440	422	287	225	310	1228	1688	2104	2334	2777	503	455	329	273	354	1228	1395	1784	1940	2328	854	990	1237	1373	1634

Схема усилий



← Ось симметрии

Пределенное состояние	Члены изгибающего момента, кН·м						Поперечное сила, кН		
	M_1	M_2	M_3	M_4	Q_1	Q_2			
Первый группы	73	140	237	293	49	41	25	17	1
Второй группы	67	127	216	243	287	—	—	—	—

1. Общие примечания от листа 2.
2. Размеры на схеме усилий указаны в тоннах

1.462.1-24.0-1СМ									
балка № 15СД21.2.1...								отделка № 1	
Несущие способности								цНИИПромзданий	

25199 - 01 10

Марка бетону	Преодоление первой группы															Состояние второй группы														
	Нагрузки															Постоянное и динамичное														
	постоянные, динамические и кратковременные															Усилия при коэффициенте условий работы бетона, γ_B														
	0,9										1,1										1,0									
	M_1	M_2	M_3	M_4	M_5	Q_1	Q_2	Q_3	Q_4	Q_5	M_1	M_2	M_3	M_4	M_5	Q_1	Q_2	Q_3	Q_4	Q_5	M_1	M_2	M_3	M_4	M_5	M_1	M_2	M_3	M_4	M_5
15СД 21.2.1- 1А1	637	982	1201	1316	1505	314	267	206	198	194	637	1059	1256	1348	1528	368	305	248	203	215	537	892	1091	1196	1368	637	720	881	986	1099
15СД 21.2.1- 2Г1	927	1134	1406	1541	1824	336	278	221	187	197	727	1235	1511	1544	1870	391	314	285	211	223	727	1031	1278	1401	1656	725	817	1042	1109	1461
15СД 21.2.1- 3А1	781	1207	1480	1619	1838	355	293	235	199	210	761	1214	1551	1664	1884	398	329	279	216	229	761	1097	1346	1472	1679	738	836	1026	1122	1282
15СД 21.2.1- 4Г1	899	1340	1656	1828	2154	404	342	248	217	266	899	1459	1705	1897	2255	463	395	295	258	289	899	1219	1505	1662	1958	822	935	1152	1215	1465
15СД 21.2.1- 5А1	933	1463	1796	1964	2251	415	354	255	224	266	933	1576	1881	2015	2284	471	404	300	254	296	933	1330	1632	1785	2046	891	1001	1229	1345	1537
15СД 21.2.1- 6А1	1242	1585	2005	2212	2545	440	422	287	225	310	1242	1957	2183	2405	2852	503	455	329	213	354	1242	1441	1822	2011	2409	955	1094	1384	1520	1812
15СД 21.2.1- 1К1	457	902	1270	1396	1662	305	252	206	198	194	457	902	1374	1579	1761	347	287	248	203	215	457	902	1154	1289	1511	457	870	934	977	1092
15СД 21.2.1- 2К1	502	251	1352	1484	1746	386	262	221	187	197	502	551	1454	1587	1781	359	286	265	211	223	502	551	1229	1349	1588	502	855	957	1161	1319
15СД 21.2.1- 3К1	569	1171	1546	1706	2029	344	285	235	199	210	569	1171	1576	1849	2178	386	320	219	216	229	569	1123	1405	1551	1845	569	942	1179	1301	1508
15СД 21.2.1- 5К1	569	1320	1656	1850	2240	401	342	248	217	266	569	1320	1813	2026	2426	450	372	295	258	289	569	1201	1514	1697	2037	659	1024	1298	1449	1733
15СД 21.2.1- 6К1	833	1559	1945	2143	2527	440	422	287	225	310	833	1680	2009	2222	2521	503	442	329	273	354	833	1426	1768	1948	2297	833	1186	1469	1620	1861

- Схему усилий и значения усилий от собственного веса балок см. лист 1.
- При учете в сочетании кратковременных нагрузок непрерывного действия, суммарная длительность действия которых за период эксплуатации тела (например, крановые нагрузки возникающие при изготавлении, транспортировании), подбор балок следует осуществлять при $\gamma_B=1$, балансовых сечениях при $\gamma_B=0,9$.

- Величины M и Q включены усилия от собственного веса балок.
- Значения M и Q приведены при коэффициенте надежности по назначению $\gamma_P=1,0$, при $\gamma_P=0,95$ значения несущих способностей следуют делить на соответствующие значения γ_P . При этом значения фактических нагрузок определяются при $\gamma_P=1,0$.

5. Несущие способности балок, предизначенные для применения при неагрессивной степени воздействия газообразной среды, приведены на листах 1 и 2, при агрессивной степени воздействия газообразной среды - на листе 3.

6. В таблице значения моментов указаны в кн.м, поперечных сил в кн.

Марка бетона	Предельное состоиние																													
	первой группы					второй группы																								
	Нагрузки																													
	постоянные, длительные и кратковременные																													
	усилия при коэффициенте условий работы бетона, γ_{B2}																													
	0.9					1.1																								
150.421.2.1-1A ^{II}	650	1025	1236	1335	1533	314	287	205	178	194	650	1083	1279	1319	1561	368	305	248	203	215	650	932	1123	1215	1393	642	727	877	948	1084
150.421.2.1-3A ^{II}	745	1250	1506	1627	1863	355	293	235	199	210	745	1257	1554	1668	1892	339	329	279	216	229	745	1137	1369	1479	1694	741	885	1005	1089	1240
150.421.2.1-4A ^{II}	851	1307	1663	1852	2189	401	342	248	217	266	851	1452	1824	1916	2285	453	395	295	258	289	951	1188	1511	1684	1990	768	876	1063	1165	1368
150.421.2.1-5A ^{II}	960	1480	1812	1974	2215	415	354	255	224	266	960	1594	1893	2041	2329	474	404	300	264	296	960	1318	1647	1795	2067	803	920	1140	1252	1426
150.421.2.1-6A ^{II}	1052	1586	1890	2039	2325	440	422	287	225	310	1052	1645	1931	2012	2351	503	455	329	213	354	1052	1442	1718	1853	2143	584	1095	1325	1408	1603
150.421.2.1-7A ^{II}	587	1000	1193	1297	1470	314	257	206	178	194	587	1045	1227	1316	1491	368	305	248	203	215	587	905	1084	1170	1336	587	753	899	970	1105
150.421.2.1-2A ^{II}	514	1033	1218	1309	1484	336	278	221	187	197	514	1063	1238	1326	1500	391	314	265	211	223	514	939	1107	1190	1349	614	801	945	1019	1190
150.421.2.1-3A ^{II}	716	1127	1334	1431	1626	355	293	235	199	210	716	1150	1355	1451	1643	398	329	279	216	229	716	1024	1213	1304	1478	716	840	995	1087	1211
150.421.2.1-4A ^{II}	849	1307	1572	1698	1943	401	342	248	217	266	849	1919	1520	1738	1922	463	395	295	258	289	849	1188	1429	1543	1766	827	923	1110	1182	1361
150.421.2.1-5A ^{II}	851	1374	1619	1738	1912	445	354	255	224	266	851	1409	1643	1759	1991	474	404	300	264	296	851	1249	1472	1580	1793	891	1075	1194	1282	1452
150.421.2.1-6A ^{II}	1081	1539	1882	2051	2391	440	422	287	225	310	1081	1686	1914	2128	2423	503	455	329	213	354	1081	1399	1720	1865	2156	806	1029	1263	1369	1550

1. Схему усилий и значения усилий от собственного веса блоков см. лист 1.
 2. Общие примечания см. лист 2.

1.462.1-24.0-10M

№12

Марка бетону	Пределное состояние														Пределное состояние																											
	Первой группы							Второй группы							Второй группы							Погодные и длительные																				
	Нагрузки														Погодные и длительные																											
	Постоянные, длительные и кратковременные														Усилия при коэффициенте условий работы бетона, Y_{B2}																											
	0,9														1,1														1,0													
350Д21.2.1-2ЛП	M_1	M_2	M_3	M_4	M_5	Q_1	Q_2	Q_3	Q_4	Q_5	M_1	M_2	M_3	M_4	M_5	Q_1	Q_2	Q_3	Q_4	Q_5	M_1	M_2	M_3	M_4	M_5	M_1	M_2	M_3	M_4	M_5												
350Д21.2.1-3ЛП	722	1302	1583	1688	1928	563	361	R95	236	249	722	1302	1611	1728	1958	739	441	359	270	285	722	1191	1439	1543	1752	722	988	1220	1308	1485												
350Д21.2.1-4ЛП	744	1306	1670	1793	2038	663	361	295	236	249	744	1306	1707	1829	2075	739	441	359	270	285	744	1255	1518	1630	1853	744	1021	1257	1350	1534												
350Д21.2.1-5ЛП	820	1319	1821	2001	2280	663	361	295	236	249	820	1395	1910	2017	2330	739	441	359	270	285	820	1358	1656	1819	2073	820	1076	1312	1444	1640												
350Д21.2.1-6ЛП	1010	1692	2076	2245	2362	897	479	347	307	355	1010	1823	2144	2301	2614	992	546	431	371	392	1010	1538	1877	2041	2329	1070	1190	1459	1770	1801												
350Д21.2.1-7ЛП	1144	1757	2171	2381	2794	897	479	347	307	355	1144	1823	2337	2516	2864	992	546	431	371	392	1144	1606	1974	2167	2540	1144	1228	1509	1659	1806												
350Д21.2.1-8ЛП	1287	1985	2434	2812	3100	941	508	374	333	373	1287	2156	2586	2779	3153	1064	578	462	387	409	1287	1804	2213	2429	2818	1204	1341	1644	1804	2054												
350Д21.2.1-9ЛП	1607	2160	2551	2827	3495	1155	513	423	349	467	1607	2350	2809	3160	3654	1268	679	493	410	528	1607	1954	2115	2661	3177	1339	1451	1781	1956	2251												
350Д21.2.1-10ЛП	1719	2380	2805	3184	3778	1227	634	449	371	496	1719	2556	3142	3443	3959	1335	712	519	455	540	1719	2136	2626	2899	3435	1407	1526	1877	2066	2379												
350Д21.2.1-11ЛП	1795	2587	3157	3475	3964	1229	548	463	393	498	1795	2756	3301	3545	4039	1351	734	529	465	553	1735	2351	2878	3159	3603	1518	1870	2049	2344	2560												
350Д21.2.1-12ЛП	2078	2792	3411	3721	4250	1384	834	561	403	571	2078	2955	3540	3803	4327	1582	812	583	474	653	2078	2530	3106	3385	3884	1676	1831	2241	2427	2778												
350Д21.2.1-13ЛП	2169	2952	3804	4154	4793	1384	834	561	403	571	2169	3121	3970	4280	4873	1582	812	583	474	653	2169	2740	3458	3777	4359	1876	2053	2500	2730	3108												

- Схему усилий см. лист 1.
- При учёте в сочетании нагрузок неодновременного действия симметричного и длительного действия поправка за период эксплуатации мало (например, дробовые нагрузки, нагрузки, возникющие при изготавливении, проектировании, производстве), подбор балок следует осуществлять при $Y_{B2}=1,1$, в остальных случаях при $Y_{B2}=0,9$.
- Величину μ_0 в выражении при работе от собственного веса балок.
- Значения μ_0 приведены при коэффициенте надежности по назначению $\gamma=1,0$, при $\gamma=0,9$ или 0,85 значения недостаточности способности следуют делить на соответствующие значения γ_0 . При этом, значения фактических нагрузок определяются при $\gamma=1,0$.
- Несущие способности балок, предназначенные для применения при неагрессивной степени воздействия газообразной среды, приведены на листах 1..4, при агрессивной степени воздействия газообразной среды на листах 5..6.

Усилия от собственного веса балок

Пределное напряжение	Изгибающие моменты, кН·м	Поперечные силы, кН								
		M_1	M_2	M_3	M_4	M_5				
Первый группы	134	255	433	409	535	89	71	45	31	1
Второй группы	122	232	394	445	487	—	—	—	—	—

1.462.1-240-2CM

Лист
2

Марка бетонов	Пределное состоиние																													
	Первый группы										Второй группы																			
	Нагрузки										Постоянныи и длительные																			
Усилия при коэффициенте условия работы бетона, $\gamma_B = 1.0$																														
0.9											1.1																			
M_1	M_2	M_3	M_4	M_5	Q_1	Q_2	Q_3	Q_4	Q_5	M_1	M_2	M_3	M_4	M_5	Q_1	Q_2	Q_3	Q_4	Q_5	M_1	M_2	M_3	M_4	M_5	M_1	M_2	M_3	M_4	M_5	
35СД2121-1АІ	657	1210	1457	1563	1713	653	361	295	236	249	657	1210	1483	1587	1797	739	411	359	270	286	657	1120	1325	1420	1611	657	919	1208	1275	1423
35СД2121-2АІ	672	1226	1532	1643	1854	663	361	295	236	249	672	1226	1560	1672	1893	739	411	359	270	286	672	1174	1383	1494	1695	672	948	1247	1340	1489
35СД2121-4АІ	722	1281	1019	1943	2209	683	361	295	236	249	722	1281	1852	1986	2253	789	411	359	270	286	722	1281	1539	1768	2008	722	1151	1393	1501	1715
35СД2121-6АІ	993	1152	2115	2299	2589	971	479	347	307	355	993	1855	2167	2324	2604	992	546	431	371	392	993	1593	1929	2069	2350	993	1325	1593	1720	1953
35СД2121-8АІ	1140	1959	2391	2576	2936	941	508	374	333	393	1140	2089	2458	2633	2990	1054	878	462	387	409	1140	1781	2113	2342	2669	1140	1413	1724	1856	2110
35СД2121-9АІ	1488	2194	2690	2946	3479	1155	613	423	349	457	1488	2376	2904	3180	3639	1268	879	453	418	520	1488	1995	2145	2670	3163	1438	1557	1909	2091	2392
35СД2121-10АІ	1649	2393	2939	3642	3839	1221	634	449	371	495	1649	2611	3126	3471	3997	1336	712	519	455	540	1649	2175	2871	2947	3485	1518	1628	2000	2206	2540
35СД2121-11АІ	1718	2638	3211	3498	4001	1229	648	463	383	498	1718	2799	3335	3587	4071	1354	734	589	485	553	1718	2398	2924	3178	3638	1644	1787	2179	2361	2692
35СД2121-12АІ	2018	2856	3497	3822	4359	1384	834	541	403	511	2018	3041	3533	3912	4447	1582	872	583	474	553	2018	2508	3179	3475	3972	1811	1971	2108	2622	3000
35СД2121-13АІ	2142	2968	3826	4118	4760	1384	834	541	403	511	2142	3166	3987	4251	4839	1582	872	583	474	553	2142	2874	3476	3750	4327	2061	2444	2711	2973	3376

1. Схему усилий см. лист 1.

2. Общие примечания и таблицу усилий от собственного веса блоков см. лист 2.

Модель блока	Преодолевное сопротивление														Блоки группы																			
	Первой группы							Второй группы							Нагрузки																			
	Постоянные, длительные и кратковременные														Постоянное и длительное																			
Усилия при коэффициенте уловаия работав бетона, дБ2																																		
0.9														1.1														1.0						
	M ₁	M ₂	M ₃	M ₄	M ₅	Q ₁	Q ₂	Q ₃	Q ₄	Q ₅	M ₁	M ₂	M ₃	M ₄	M ₅	Q ₁	Q ₂	Q ₃	Q ₄	Q ₅	M ₁	M ₂	M ₃	M ₄	M ₅	M ₁	M ₂	M ₃	M ₄	M ₅				
350Д21.2.1- 1К7	400	1070	1484	1589	1800	592	391	336	253	268	400	1077	1505	1610	1820	189	450	305	280	305	400	1052	1230	1390	1572	1480	851	1122	1196	1344				
350Д21.2.1- 2К7	520	1142	1544	1761	1908	692	391	336	253	268	520	1142	1658	1789	2024	178	450	305	280	305	520	1142	1433	1558	1749	520	941	1235	1328	1481				
350Д21.2.1- 4К7	570	1161	1704	1929	2100	692	391	336	253	268	570	1161	1830	1950	2225	178	450	305	280	305	570	1161	1569	1702	1910	570	1010	1305	1454	1639				
350Д21.2.1- 5К7	625	1191	1940	2030	2319	692	391	336	253	268	625	1191	1986	2192	2421	1788	450	305	280	305	625	1191	1568	1847	2102	625	1084	1355	1513	1720				
350Д21.2.1- 6К7	733	1209	2035	2226	2558	871	479	347	307	355	733	1209	2135	2235	2613	903	546	431	371	392	733	1209	1761	1939	2220	733	1151	1451	1604	1858				
350Д21.2.1- 7К7	820	1489	2180	2394	2841	871	479	347	307	355	820	1489	2354	2582	2980	963	546	431	371	392	820	1489	1953	2114	2437	820	1210	1515	1768	1996				
350Д21.2.1- 8К7	889	1582	2351	2573	2918	914	508	374	333	373	889	1582	2450	2661	3038	1003	578	462	387	409	889	1582	2051	2226	2533	889	1401	1682	1860	2142				
350Д21.2.1- 9К7	1125	2101	2591	2851	3302	1029	613	423	349	467	1125	2271	2809	3062	3553	1231	579	493	418	583	1125	1916	2353	2532	2919	1125	1609	1970	2132	2457				
350Д21.2.1- 10К7	1179	2290	2837	3128	3739	1156	634	449	371	495	1179	2367	3080	3378	3924	1237	512	455	540	1179	2290	2879	2844	3265	1179	1693	2039	2312	2559					
350Д21.2.1- 11К7	1495	2401	3162	3406	3970	1193	648	463	389	498	1295	2401	3241	3521	4056	1324	529	465	553	1495	2295	2836	3040	3445	1295	1892	2313	2513	2808					
350Д21.2.1- 12К7	1305	2427	3337	3635	4218	1304	831	541	403	571	1305	2867	3449	3721	4829	1492	872	583	474	553	1385	2419	3033	3304	3715	1385	2030	2557	2708	3111				
350Д21.2.1- 13К7	1580	2864	3795	4151	4900	1304	834	541	403	571	1580	3075	3982	4318	5002	1492	872	583	474	553	1580	2793	3450	3774	4454	1580	2359	2724	3193	3646				

1. Схему усилий от листа 1.

2. Общие примечания и таблицу усилий от собственного веса блоков см. лист 2.

Марка бетона	Преобладающее составление															Второе составление																						
	Первый группу								Нагрузки								Второй группу																					
	Постоянныес удачительные															Постоянныес удачительные																						
	Усилия при коэффициенте условия работы бетона, γ_{G2}																																					
	0,9															1,1																						
	M_1	M_2	M_3	M_4	M_5	Q_1	Q_2	Q_3	Q_4	Q_5	M_1	M_2	M_3	M_4	M_5	Q_1	Q_2	Q_3	Q_4	Q_5	M_1	M_2	M_3	M_4	M_5	M_1	M_2	M_3	M_4	M_5								
35СД21.21-1АIII _a	637	1178	1396	1472	1668	653	351	295	236	249	637	1192	1396	1493	1688	739	411	359	270	286	637	950	1219	1289	1443	611	712	977	1039	1140								
35СД21.21-2АIII _a	701	1259	1540	1552	1879	683	351	295	236	249	701	1262	1568	1676	1901	761	411	359	270	286	701	1079	1381	1463	1637	681	800	1118	1184	1302								
35СД21.21-3АIII _a	763	1327	1696	1824	2019	653	361	295	236	249	763	1332	1733	1850	2110	761	411	359	270	286	763	1213	1542	1633	1835	745	891	1265	1337	1470								
35СД21.21-4АIII _a	824	1394	1837	1986	2266	669	351	295	236	249	824	1401	1835	2033	2313	761	411	359	270	286	824	1342	1670	1805	2031	824	1108	1391	1504	1554								
35СД21.21-5АIII _a	1058	1709	2033	2192	2467	897	479	347	307	355	1058	1700	2088	2242	2549	922	546	431	371	302	1058	1545	1848	1993	2270	1028	1231	1514	1632	1829								
35СД21.21-7АIII _a	1118	1815	2170	2343	2690	979	479	347	307	355	1118	1903	2247	2414	2751	922	546	431	371	392	1118	1550	1972	2130	2445	1096	1317	1525	1700	1938								
35СД21.21-8АIII _a	1242	2012	2387	2576	2943	941	508	374	333	373	1242	2029	2454	2635	2997	1064	578	452	387	409	1242	1889	2170	2342	2679	1237	1451	1781	1858	2114								
35СД21.21-9АIII _a	1528	2220	2553	2893	3326	1155	613	429	349	457	1528	2340	2715	2994	3400	1259	679	493	418	528	1528	2000	2421	2630	3084	1397	1508	1825	1982	2259								
35СД21.21-10АIII _a	1593	2379	2862	3023	3555	1227	634	449	371	495	1593	2304	2952	3185	3634	1336	712	519	455	510	1593	2159	2626	2812	3232	1453	1588	1714	2069	2361								
35СД21.21-11АIII _a	1681	2610	3105	3349	3827	1829	648	463	383	498	1681	2706	3181	3419	3895	1364	734	529	465	553	1681	2373	2823	3044	3479	1622	1772	2103	2279	2591								
35СД21.21-12АIII _a	2002	2897	3497	3782	4257	1384	834	541	403	571	2002	3001	3533	3797	4328	1582	872	583	474	653	2002	2525	3133	3384	3870	1788	1949	2231	2559	2861								
35СД21.21-13АIII _a	2049	2970	3817	4114	4704	1384	834	541	403	571	2049	3216	3903	4196	4782	1582	872	583	474	653	2049	2710	3470	3740	4279	1884	2072	2550	2792	3162								

1. Схему усилий от лист 1.

2. Общие примечания и таблицу усилий от собственного веса блоков от лист 2.

Марка бетона	Пределное состояние																													
	первый группы						второй группы																							
	Нагрузок																													
Постоянные, длительные и кратковременные																								постоянное и длительное						
Усилия при коэффициенте условий работы бетона, $\gamma_{\text{б}}$																														
0,9												1,1												1,0						
M_1	M_2	M_3	M_4	M_5	Q_1	Q_2	Q_3	Q_4	Q_5	M_1	M_2	M_3	M_4	M_5	Q_1	Q_2	Q_3	Q_4	Q_5	M_1	M_2	M_3	M_4	M_5	M_1	M_2	M_3	M_4	M_5	
3БЦД21.2.1-297II	646	1159	1346	1442	1633	553	361	295	236	249	646	1193	1369	1461	1655	739	411	359	270	286	546	991	1223	13	1485	538	743	1063	1128	1254
3БЦД21.2.1-397IV	651	1213	1426	1526	1731	553	361	295	236	249	651	1213	1448	1549	1754	739	411	359	270	286	651	1028	1296	1408	1553	651	770	1107	1185	1299
3БЦД21.2.1-497IV	716	1284	1593	1708	1943	553	361	295	236	249	716	1284	1629	1741	1974	739	411	359	270	286	716	1162	1449	1553	1787	716	875	1251	1345	1476
3БЦД21.2.1-597IV	942	1523	1799	1919	2181	877	479	347	307	355	942	1550	1822	1953	2216	992	546	431	371	392	942	1336	1626	1745	1982	836	1020	1421	1527	1638
3БЦД21.2.1-797IV	1010	1649	1951	2036	2309	891	479	347	307	355	1010	1703	1929	2141	2429	992	546	431	371	392	1010	1499	1774	1905	2172	1010	1625	1909	1951	1876
3БЦД21.2.1-897IV	1131	1835	2152	2319	2546	941	508	374	333	373	1131	1883	2204	2364	2684	1054	578	462	387	409	1131	1658	1965	2108	2401	1131	1341	1644	1804	2054
3БЦД21.2.1-997IV	1422	2090	2490	2683	3063	1155	613	429	349	451	1422	2175	2554	2714	3124	1268	679	493	418	528	1422	1907	2264	2439	2785	1339	1451	1784	1965	2245
3БЦД21.2.1-1097IV	1519	2265	2691	2893	3304	1229	634	449	371	495	1519	2316	2714	2951	3364	1336	712	519	455	540	1519	2050	2447	2630	3004	1407	1526	1877	2055	2375
3БЦД21.2.1-1197IV	1525	2356	2762	2968	3372	1229	648	463	383	498	1525	2404	2809	3016	3423	1364	734	529	465	553	1525	2140	2510	2896	3066	1518	1670	2045	2244	2550
3БЦД21.2.1-1297IV	1700	2551	2969	3115	3620	1304	834	541	403	571	1700	2518	3013	3232	3668	1582	872	583	474	653	1700	2301	2699	2896	3291	1770	1831	2241	2442	2776
3БЦД21.2.1-1397IV	1820	2815	3349	3591	4032	1384	834	541	403	571	1820	2653	3396	3541	4135	1582	872	583	474	653	1820	2395	3044	3270	3720	1820	1825	2300	2700	3108

1. Схему усилий от листа.

2. Общие примечания и таблицу усилий от собственного веса блоков от листа 2.

Ключ подбора марок болок с фланцами для покрытий изолированного профиля с арматурой классов А-III, А-Б, А-Ч, применяемых в покрытиях зданий при неагрессивной степени воздействия газообразной среды и А-Ш₀ - при сплошно- и среднегрязеизбыточных степенях воздействия газообразных сред. (шаг болок - 6м)

Профиль покрытия или опоры изолированного профиля (схемы 2, 5 и 6)	Расчетная нагрузка, кПа (кг/м ²)	баллы для покрытий без фланцев										баллы для покрытий с фланцами											
		Суммарная в том числе от покрытия и снега	без затяжек подвес- ки и грузов	Подвесные кроны								без затяжек подвес- ки и грузов	о подвес- ки и грузов	Подвесные кроны									
				Схема 1				Схема 2						Схема 1				Схема 2					
				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		
3,0 (300)	от 0,7 до 4,0 (от 70 до 100)	1	3	3	3	3	4	3	5	6	4	5	4	5	5	6	5	5	5	7			
3,5 (350)	от 0,7 до 4,4 (от 70 до 140)	1	4	4	4	5	6	5	6	7	5	7	6	7	7	7	7	7	7	8			
4,0 (400)	от 0,7 до 2,1 (от 70 до 210)	2	5	6	8	6	7	7	8	9	7	7	7	7	8	8	7	8	7	9			
4,5 (450)	от 0,7 до 2,1 (от 70 до 210)	3	7	7	7	8	8	8	8	9	7	8	9	9	9	9	9	9	9	9			
5,0 (500)	от 1,0 до 2,1 (от 100 до 210)	4	8	8	8	9	9	9	9	9	8	8	8	9	9	9	9	9	9	10			
5,5 (550)	от 1,4 до 2,1 (от 140 до 210)	5	8	9	9	9	9	9	9	10	9	9	9	9	9	9	10	9	10	10			
6,0 (600)	от 1,4 до 2,1 (от 140 до 210)	6	9	9	9	10	10	10	10	11	9	10	10	10	11	11	11	10	11	11			
6,5 (650)	2,1 (210)	7	9	10	10	10	11	10	11	11	11	11	11	11	11	12	11	12	11	12			

1. В таблице ключей условно приведены цифры, обозначающие порядковый номер балла по несущей способности. Ширину болок определяется с учетом указанной позиционной записи (1.462.1-24.0-П3, лист 4).

2. Схемы 2...9 назначают в зависимости от профиля покрытия см. 1.462.1-24.0-4СМ, схемы 1, 2 и 3 подвески кронов и грузов см. 1.462.1-24.0-5СМ.

Размер	Ключевые	Стандартные	Ключевые	Стандартные
Провод	Ключевые	Стандартные	Провод	Ключевые
Проводка	Ключевые	Стандартные	Проводка	Ключевые
Проводка	Ключевые	Стандартные	Проводка	Ключевые
Проводка	Ключевые	Стандартные	Проводка	Ключевые

1.462.1-24.0-3СМ

Ключ подбора марок болок

ЦНИИПРОМЗДАНИЙ

Ключ подбора морок блоков с фланцевыми насосами А-ШВ А-Н В-Г К-7, применяемых в покрытиях зданий при неизразцовой степени воздействия газодорожной среды и А-ШВ- при слово "среди неизразцовых степенях воздействия газодорожных сред" (шаг блоков 6м)

Профиль покрытия	Расчетная нагрузка, кПа (кН/м ²)	Блоки для покрытий без фланцев										Блоки для покрытий с фланцами													
		Симметричная от покрытия и снега	В том числе от подвески карниза	Подвесные края					без подвес- ных краев	с подвес- ных краев	Подвесные края					Схема 1	Схема 2	Схема 1	Схема 2						
				без		с					без		с												
				без	с	без	с	без	с	без	с	без	с	без	с										
Металлический профлист из полимерного покрытия блоком (схема 37 а)	3,0 (300)	0,7 (70)	3	3	3	4	5	5	5	6	7	5	5	6	6	7	7	7	8	9					
		1,0 (100)	3	3	4	5	5	5	5	6	7	5	6	5	5	6	6	5	6	7					
	3,5 (350)	0,7 (70)	4	4	4	5	6	6	5	7	8	5	7	6	7	7	7	7	7	9					
		1,0 (100)	4	4	5	5	6	6	5	7	9	5	7	6	6	7	7	6	7	9					
		1,4 (140)	5	5	5	6	7	7	6	7	9	5	7	6	7	7	8	7	7	9					
	4,0 (400)	0,7 (70)	5	5	6	6	7	7	7	8	9	6	7	7	7	7	8	7	8	9					
		1,0 (100)	6	6	6	7	7	7	7	8	9	6	7	7	7	7	8	8	8	8					
		1,4 (140)	6	6	7	7	8	8	8	9	7	7	7	7	8	8	8	8	9	9					
		2,1 (210)	8	8	8	8	8	8	8	9	9	8	8	8	9	9	9	9	9	9					
	4,5 (450)	0,7 (70)	6	7	7	7	8	8	8	9	9	7	8	8	8	8	9	8	9	9					
		1,0 (100)	7	7	7	8	8	8	8	9	9	7	8	8	8	9	9	8	9	9					
		1,4 (140)	8	8	8	8	9	9	8	9	9	8	8	8	9	9	9	9	9	9					
		2,1 (210)	8	8	8	9	9	9	9	9	10	8	8	9	9	9	9	9	9	10					
5,0 (500)	1,0 (100)	8	8	8	8	8	8	8	8	9	8	8	9	9	9	9	9	9	9	10					
	1,4 (140)	8	8	9	9	9	9	9	9	10	8	9	9	9	9	9	9	9	9	10					
	2,1 (210)	9	9	9	9	9	9	9	9	10	10	9	9	9	9	9	10	9	10	10					
	2,1 (210)	9	9	9	9	9	9	9	9	10	9	10	9	9	9	9	10	10	10	10					
5,5 (550)	1,4 (140)	9	9	9	9	9	9	9	9	10	9	10	9	10	9	10	10	10	10	11					
	2,1 (210)	9	9	9	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	11	11	11	11					
	2,1 (210)	10	10	10	10	11	11	11	11	11	11	11	11	11	11	11	11	11	11	12					
6,0 (600)	1,4 (140)	10	10	10	10	11	11	11	11	11	11	11	11	11	11	11	11	11	11	12					
	2,1 (210)	10	10	11	11	11	11	11	11	11	11	11	11	11	11	11	11	11	11	12					
6,5 (650)	0,5 (65)	11	H	H	H	12	12	11	H	H	H	H	H	H	H	12	12	12	12	12					
	2,1 (210)	11	H	H	H	12	12	11	H	H	H	H	H	H	H	12	12	12	12	12					

Примечания см. лист 1

Ключ подбора марок болтов с арматурой классов А-Шв, А-Ф, А-Г, К-7, применяемых в покрытиях зданий при негревесивной степени воздействия газодобывающей среды и А-Шв-при свободно-нагревесивной степени воздействия газодобывающих сред (шаг болтов 6м).

Продолжительность эксплуатации, года (млн м²)	Суммарная в том числе от покрытия и сэндвича	Болты для покрытий без фланцев												Болты для покрытий с фланцами											
		без подвесных кронштейнов		с подвесными кронштейнами		Подвесные кроны								без подвесных кронштейнов		с подвесными кронштейнами		Подвесные кроны							
						Схема 1				Схема 2								Схема 1				Схема 2			
		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	
3,0 (300)	0,7 (70)	3	3	4	5	5	5	5	6	8	3	5	4	5	6	6	5	7	7	7	7	7	7	7	
	1,0 (100)	4	4	4	5	6	6	5	7	8	4	5	5	6	7	7	6	7	6	7	6	7	8		
3,5 (350)	0,7 (70)	5	5	5	6	7	7	6	7	9	5	7	6	7	7	7	7	7	7	7	7	7	9		
	1,0 (100)	5	5	5	6	7	7	7	8	9	5	6	6	7	8	8	8	7	8	7	8	7	9		
	1,4 (140)	7	7	7	7	8	8	7	9	9	7	7	8	8	9	9	8	9	8	9	8	9	9		
4,0 (400)	0,7 (70)	6	6	6	7	8	7	7	9	9	7	7	7	7	7	7	8	8	8	8	8	8	9		
	1,0 (100)	7	7	7	7	8	8	8	9	9	7	7	8	8	9	9	9	9	8	9	9	8	9		
	1,4 (140)	8	8	8	8	9	9	8	9	9	8	8	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9		
	2,1 (210)	9	9	9	9	9	9	9	9	10	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	10		
4,5 (450)	0,7 (70)	7	7	7	8	9	9	8	9	10	7	8	8	8	8	9	9	9	9	9	9	9	9		
	1,0 (100)	8	8	8	8	9	9	9	9	10	8	8	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	10		
	1,4 (140)	8	9	9	9	9	9	9	9	10	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	10		
	2,1 (210)	9	9	9	9	9	9	9	9	10	11	9	9	9	9	9	10	10	10	10	10	9	10		
5,0 (500)	1,0 (100)	8	8	9	9	9	9	9	10	10	8	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	10		
	1,4 (140)	9	9	9	9	9	9	9	10	11	9	9	9	9	9	9	9	10	9	9	10	9	10		
	2,1 (210)	10	10	10	10	10	10	10	10	11	10	10	10	10	10	10	10	11	10	10	11	10	11		
5,5 (550)	1,4 (140)	10	10	10	10	10	10	10	11	12	10	10	10	10	10	10	10	11	10	10	10	10	11		
	2,1 (210)	11	11	11	11	11	11	11	12	12	11	11	11	11	11	11	11	11	11	11	11	11	12		
6,0 (600)	1,4 (140)	10	10	11	11	11	11	11	12	12	10	11	11	11	11	11	11	11	11	11	11	11	12		
	2,1 (210)	11	11	11	11	12	12	12	12	13	11	11	12	12	12	12	12	13	13	13	13	12	12		
6,5 (650)	2,1 (210)	12	12	12	12	12	12	13	12	13	13	13	12	12	12	12	12	13	13	13	13	13	13		

ПРИМЕЧАНИЯ СМ. ЛИСТЫ

1.462-1-24.0-3CM

1462
3

Ключ подбора марок блоков с фрикционной классификацией применяемых в покрытиях зданий при сухо- и среднеагрессивных степенях воздействия агрессивных сред.
(шаг блоков 6м)

Профиль покрытия	Расчетная нагрузка на ПО (НГ/м ²)	Блоки для покрытий без фонарей										Блоки для покрытий с фонарями									
		без подвески		с подвеской		Подвесные краны						без подвески		с подвеской		Подвесные краны					
		Суммарная от покрытия и снега	в том числе от снега	Частичные коэффициенты надежности при расчете		Схема 1			Схема 2			Частичные коэффициенты надежности при расчете		Схема 1			Схема 2				
				Q=1,0t	Q=2,0t	Q=3,2t	Q=5,0t	Q=6,0t	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
3,0 (300)	от 0,7 до 1,0 (от 70 до 100)	3	3	4	4	6	6	4	5	8	4	5	4	6	6	6	6	6	7	8	
4,5 (350)	от 0,7 до 1,4 (от 70 до 140)	4	4	5	6	7	7	5	7	8	5	6	5	6	7	7	7	7	8	9	
4,0 (400)	от 0,7 до 2,1 (от 70 до 210)	5	5	6	7	8	8	7	8	9	6	7	7	7	7	8	8	7	8	9	
4,5 (450)	от 0,7 до 2,1 (от 70 до 210)	7	7	7	8	8	8	8	9	9	7	8	8	9	9	9	9	8	9	9	
5,0 (500)	от 1,0 до 2,1 (от 100 до 210)	8	8	8	9	9	9	9	9	10	8	8	8	9	9	9	9	9	9	9	
5,5 (550)	от 1,4 до 2,1 (от 140 до 210)	8	8	9	9	9	9	9	10	11	9	9	9	9	9	9	9	10	9	10	
6,0 (600)	от 1,4 до 2,1 (от 140 до 210)	9	9	9	9	10	10	10	10	12	9	10	10	10	10	11	10	11	10	11	
6,5 (650)	2,1 (210)	9	9	10	10	10	11	10	11	12	10	11	11	11	11	11	11	11	12	13	

Примечания см. лист 1

Капч подбора мороз блоков с французской классификацией применяемых в покрытиях зданий при снего- и среднедорожесивной стадиях воздействия газообразных сред
(шаг блоков 6м)

Программа покрытия	расчетная нагрузка кН/м ²	блоки для покрытий без французской классификации										блоки для покрытий с французской классификацией									
		без подвесных крон					подвесные кронны					без подвесных крон					подвесные кронны				
		суммарная от покрытия и снега		в том числе			подвесные кронны		Схема 1			подвесные кронны		Схема 2			подвесные кронны		Схема 1		
		установлено	зимой	от	весны	летом	установлено	зимой	Q=1,0т	Q=2,0т	Q=3,0т	установлено	зимой	Q=1,0т	Q=2,0т	Q=3,0т	установлено	зимой	Q=1,0т	Q=2,0т	Q=3,0т
Приложение №1 Коэффициенты блоков для наиминией расчетной нагрузки (п. 3.7.1.9)	3,0 (300)	0,7 (70)	4	4	6	6	7	7	6	7	8	6	6	6	6	7	7	6	7	7	8
	4,0 (400)	1,0 (100)	5	5	6	6	7	7	6	7	8	7	7	7	7	7	7	7	7	7	8
	4,5 (450)	0,7 (70)	5	5	6	7	8	8	7	8	9	6	6	7	7	7	8	8	7	8	9
	4,0 (400)	1,0 (100)	6	6	7	7	8	8	7	8	9	7	7	7	7	7	8	8	7	8	9
	4,0 (400)	1,4 (140)	7	7	7	8	8	8	8	8	9	7	7	7	7	8	8	8	8	8	9
	4,0 (400)	0,7 (70)	7	7	7	8	8	8	8	9	9	7	8	8	8	8	8	8	8	8	9
	4,0 (400)	4,0 (100)	7	7	8	8	8	8	8	9	9	8	8	8	8	9	9	8	9	9	9
	4,0 (400)	1,4 (140)	8	8	8	8	9	9	9	9	9	8	9	8	9	9	9	9	9	9	9
	4,0 (400)	2,1 (210)	9	9	9	9	9	9	9	9	10	9	9	9	9	9	9	9	10	9	10
	4,5 (450)	0,7 (70)	8	8	8	9	9	9	9	9	10	8	9	9	9	9	9	10	9	9	10
Приложение №2 Коэффициенты блоков для наиминией расчетной нагрузки (п. 3.7.1.9)	4,0 (400)	4,0 (100)	8	8	9	9	9	9	9	9	10	9	9	9	9	9	9	10	9	9	10
	4,5 (450)	1,4 (140)	9	9	9	9	9	9	9	9	10	9	10	9	9	9	9	10	9	9	10
	4,5 (450)	2,1 (210)	9	9	9	9	9	9	9	9	10	11	9	10	9	9	9	10	10	10	10
	5,0 (500)	1,0 (100)	9	9	9	9	9	10	10	10	10	12	9	10	9	9	9	9	9	9	10
	5,0 (500)	1,4 (140)	9	9	9	9	9	10	10	10	10	12	9	10	9	9	9	10	10	10	10
	5,0 (500)	2,1 (210)	10	10	10	10	10	11	10	11	12	10	10	10	10	10	10	11	10	11	12
	5,5 (550)	1,4 (140)	10	10	10	10	10	11	11	10	11	12	10	10	10	10	11	11	11	11	12
	5,5 (550)	2,1 (210)	10	10	10	11	11	12	12	12	12	13	10	11	10	11	12	12	11	12	13
	5,5 (550)	1,4 (140)	11	H	H	12	12	12	12	12	13	11	11	11	11	12	12	12	12	13	13
	6,0 (600)	2,1 (210)	12	12	12	12	13	13	13	13	13	13	12	12	12	12	13	13	13	13	13
	6,5 (650)	2,1 (210)	13	13	13	13	13	13	13	13	13	-	13	13	13	13	13	13	13	13	-

Примечания см. пункт 1

1.402.1-24.0-304

июл

5

25199-01 23

Форма № 2

Ключ подбора марок блоков с фронтальной класса Я-1б, применяемых в покрытиях зданий при слово-и среднедеярессивной степенях воздействия газодобывающих сред.
(шаг блоков 6м).

профиль покрытия	Расчетная нагрузка кПа (кгс/м²)	Блоки для покрытий без фонарей										Блоки для покрытий с фонарями									
		суммарная от покрытия и снега	в том числе от снега	Подвесные кроны								Подвесные кроны									
				Схема 1				Схема 2				Схема 1				Схема 2					
				$Q=1,0t$	$Q=2,0t$	$Q=3,2t$	$Q=5,0t$	$Q=1,0t$	$Q=2,0t$	$Q=3,2t$	$Q=5,0t$	$Q=1,0t$	$Q=2,0t$	$Q=3,2t$	$Q=5,0t$	$Q=1,0t$	$Q=2,0t$	$Q=3,2t$	$Q=5,0t$		
3.0 (300)	0.7 (70)	6	6	6	7	7	7	7	8	9	6	7	6	7	7	7	7	8	9		
	1.0 (100)	6	6	6	7	8	8	7	8	9	5	7	7	7	8	8	7	8	9		
3.5 (350)	0.7 (70)	7	7	7	7	8	8	8	9	9	8	8	8	8	8	8	8	8	9		
	1.0 (100)	8	8	7	8	8	8	8	9	9	8	8	8	8	8	8	8	8	9		
	1.4 (140)	9	9	9	9	9	8	8	9	9	8	8	8	8	8	8	8	8	9		
	0.7 (70)	8	8	8	8	9	9	9	9	10	9	9	9	9	9	9	9	9	9		
4.0 (400)	1.0 (100)	8	9	8	9	9	9	8	9	10	9	9	9	9	9	9	9	9	10		
	1.4 (140)	9	9	9	9	9	9	9	9	10	8	9	9	9	9	9	9	9	10		
	2.1 (210)	9	10	9	9	10	10	10	9	10	9	10	9	9	10	10	9	9	10		
	0.7 (70)	8	8	9	9	9	9	10	9	10	12	9	10	9	10	10	11	10	11		
4.5 (450)	1.0 (100)	9	9	9	9	9	9	9	9	10	9	9	9	9	9	9	10	9	10		
	1.4 (140)	9	9	9	9	10	10	10	10	11	9	10	9	9	10	11	10	11	10		
	2.1 (210)	10	11	10	10	11	10	10	11	12	9	10	9	10	10	11	10	11	12		
	0.7 (70)	8	8	9	9	9	9	10	9	10	12	9	10	9	10	10	11	10	11		
5.0 (500)	1.0 (100)	9	10	9	9	10	10	10	10	12	13	10	11	10	10	11	12	11	12		
	1.4 (140)	10	10	10	10	11	10	10	11	12	9	10	9	9	10	11	10	12	13		
	2.1 (210)	12	12	12	12	12	11	10	12	13	10	11	10	11	11	12	11	12	13		
	0.7 (70)	10	11	10	12	12	12	12	12	13	13	12	13	12	12	12	13	12	13		
5.5 (550)	1.4 (140)	12	12	12	12	12	12	12	12	13	13	12	13	12	12	12	13	12	13		
	2.1 (210)	12	13	12	12	12	12	12	12	13	13	12	13	12	12	12	13	12	13		
6.0 (600)	1.4 (140)	12	13	12	12	13	13	13	13	12	12	-	12	13	12	12	12	13	-		
	2.1 (210)	13	13	13	13	13	13	13	13	13	13	-	13	13	12	13	13	13	-		
	0.5 (50)	2.1 (210)	13	13	13	13	13	-	-	13	-	-	13	13	13	13	-	13	-		

ПРИМЕЧАНИЯ ОТ. Лист 1

Ключ подбора морок блоков с орнаментацией классов А-Щ-А-Ч-А-Г, К-Г, применяемых в покрытиях зданий при недрессивной степени воздействия газообразной среды и Я-Щ-Г- при стаби- и сдвигопрессивной степенях воздействия газообразных сред (шаг блоков 12м)

профиль покрытия		при отсутствии перегородок		при наличии перегородок потолок пролета блоков		при наличии перегородок бокала пролета блоков	
Расчетная нагрузка, кПа (кН/м ²)		покрытия без фонарей		покрытия с фонарями		покрытия без фонарей	
суммарная от покрытия и снега	в том числе от снега	без подвесных карнизов и эркеров	с подвесными карнизов и эркеров	без подвесных карнизов и эркеров	с подвесными карнизов и эркеров	без подвесных карнизов и эркеров	с подвесными карнизов и эркеров
3,0 (300)	0,7 (70)	6	9	9	10	10	10
	1,0 (100)	6	9	9	10	10	10
3,5 (350)	0,7 (70)	8	11	11	12	11	12
	1,0 (100)	8	11	11	12	12	12
	1,4 (140)	8	11	11	12	12	12
4,0 (400)	0,7 (70)	9	12	12	13	12	13
	1,0 (100)	9	12	12	13	13	13
	1,4 (140)	9	12	12	13	13	13
	2,1 (210)	9	12	12	13	13	13
4,5 (450)	0,7 (70)	10	13	13	-	13	13
	1,0 (100)	10	13	13	-	13	13
	1,4 (140)	10	13	13	-	13	13
	2,1 (210)	10	13	13	-	13	13
5,0 (500)	1,0 (100)	11	13	-	-	-	-
	1,4 (140)	11	13	-	-	-	-
	2,1 (210)	11	13	-	-	-	-
5,5 (550)	1,4 (140)	12	-	-	-	-	-
	2,1 (210)	12	-	-	-	-	-
6,0 (600)	1,4 (140)	13	-	-	-	-	-
	2,1 (210)	13	-	-	-	-	-
6,5 (650)	2,1 (210)	-	-	-	-	-	-

Примечания см. лист №

Ключ подбора марок балок с арматурой класса А-Б применяемых в покрытиях зданий при свободе-
и среднегоризонтальной степенях воздействия газообразных сред.
(шаг балок 12м)

Профиль покрытия		При отсутствии переподов			При наличии переподов подпором про- лягают балок			При наличии переподов вдоль пролета балок				
Расчетная нагрузка, кПа (кН/м ²)		Покрытия без фонарей		Покрытия с фонарями		Покрытия без фонарей		Покрытия с фонарями		Покрытия без фонарей		
Суммарная длг покрытия и снега	В том числе от снега	без подвесных кранов и грузов	бесстенное покрытие без подвесных кранов и грузов	без подвесных кранов и грузов	бесстенное покрытие без подвесных кранов и грузов	без подвесных кранов и грузов	бесстенное покрытие без подвесных кранов и грузов	без подвесных кранов и грузов	бесстенное покрытие без подвесных кранов и грузов	бесстенное покрытие без подвесных кранов и грузов	бесстенное покрытие без подвесных кранов и грузов	
3,0 (300)	0,7 (70)	9	9	10	10	10	10	10	9	9	10	10
	1,0 (100)	9	9	10	12	12	12	13	9	9	10	10
3,5 (350)	0,7 (70)	10	11	12	13	13	13	13	11	11	12	12
	1,0 (100)	10	11	12	13	13	13	13	11	11	12	12
	1,4 (440)	10	11	12	13	13	13	13	11	11	12	12
4,0 (400)	0,7 (70)	12	12	13	13	13	—	—	12	12	13	13
	1,0 (100)	12	12	12	—	—	—	—	13	13	13	13
	1,4 (440)	12	12	12	—	—	—	—	13	13	13	13
	2,1 (210)	12	12	12	—	—	—	—	13	13	13	—
4,5 (450)	0,7 (70)	13	13	13	—	—	—	—	13	13	13	—
	1,0 (100)	13	13	13	—	—	—	—	13	13	—	—
	1,4 (440)	13	13	13	—	—	—	—	13	13	—	—
	2,1 (210)	13	13	13	—	—	—	—	13	13	—	—
5,0 (500)	1,0 (100)	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
	1,4 (140)	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
	2,1 (210)	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
5,5 (550)	1,4 (140)	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
	2,1 (210)	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
6,0 (600)	1,4 (140)	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
	2,1 (210)	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
6,5 (650)	2,1 (210)	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—

Примечания см. листу

1.462.1-24.0-3CM

25199-01 26

Схемы нагрузок от покрытия и снега

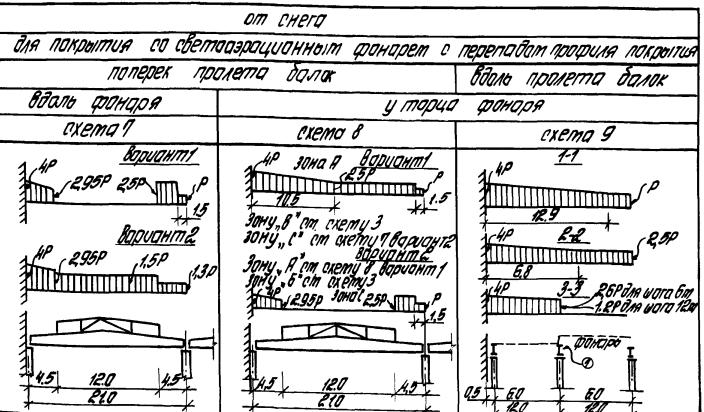
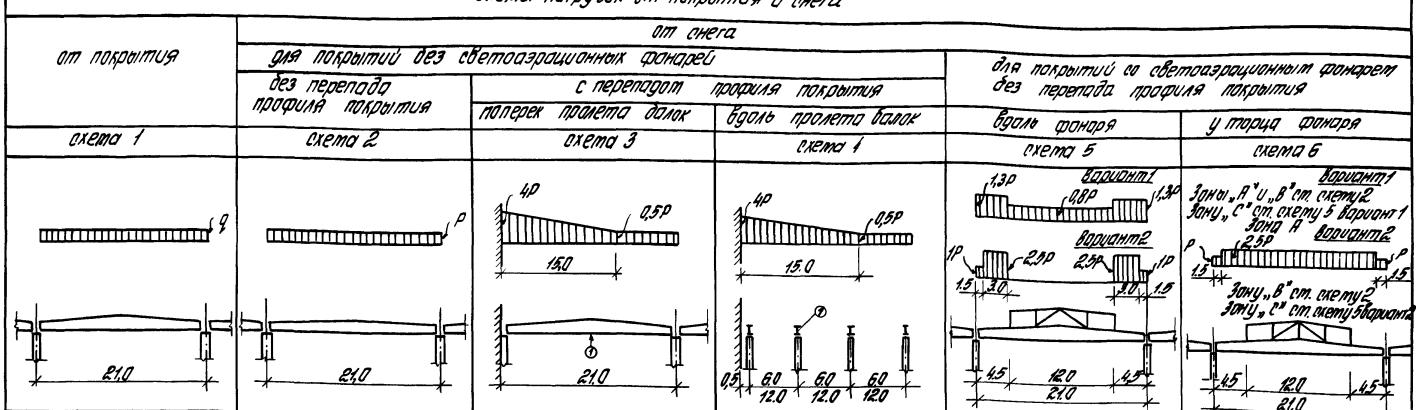
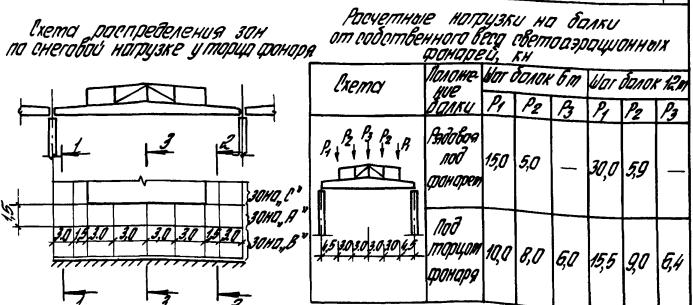


Схема расположения зон по снеговой нагрузке у торца фонаря



4. Разрезы 1-1, 2-2 и 3-3 от схемы 9

5. Размеры по схемам указаны в метрах.

- Нагрузки от покрытия и снега передаются на балки в виде сосредоточенных сил в местах опирания профильных реек плит.
- Нагрузки от собственного веса светоизрационного фонаря принимаются согласно 1.161-11/82.
- Нагрузка \bullet обозначена расчетная балла, по которой подвергены расчетам якори подпора.

Разработка	Комиссия	Министерство
Испытание	Установка	Министерство
Проект	Лаборатория	Министерство
Изготовление	Лаборатория	Министерство

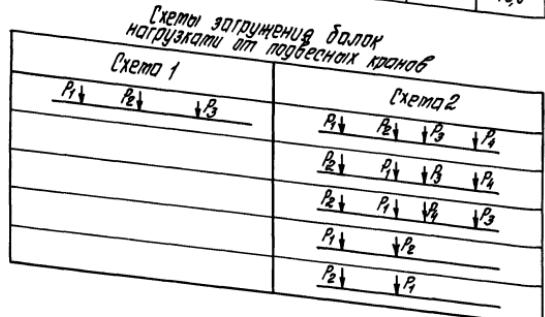
Схемы нагрузок на балки от покрытия, снега и светоизрационных фонарей

25199-01 27

Фотопт А.3

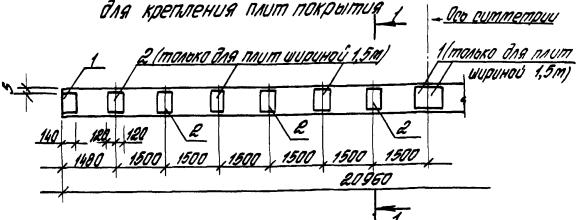
№ № схем	Грузоподъ- емность кранов, т	Схемы подвески кранов и грузов	Нагрузки, кн								Число кранов на качке	
			Р1		Р2		Р3		Р4			
			для расчета по предельному состоянию отторжения груза	для расчета по предельному состоянию отторжения груза	для расчета по предельному состоянию отторжения груза	для расчета по предельному состоянию отторжения груза	для расчета по предельному состоянию отторжения груза	для расчета по предельному состоянию отторжения груза	для расчета по предельному состоянию отторжения груза	для расчета по предельному состоянию отторжения груза		
1	10 20 30 50		12,7 13,6 17,2 14,2 12,8 8,9 6,8 13,7	14,4 12,7 15,4 12,8 9,7 8,0 6,1 12,3	7,0 7,8 9,0 9,7 9,9 6,0 5,4 8,0	34,5 54,7 80,9 72,4 79,7 33,1 55,1 75,6	31,2 49,8 73,5 72,4 79,7 30,1 49,9 68,6	13,1 19,0 26,5 40,0 44,2 12,9 19,1 25,6	12,7 13,6 17,2 15,4 14,2 13,1 19,1 17,6	11,4 7,8 7,8 9,0 9,7 9,1 8,9 12,3	— — — — — — — —	2
2	10 20 30		14,2 8,9 6,8 13,7	12,8 9,7 6,1 12,3	9,7 9,9 5,4 8,0	72,4 30,1 55,1 75,6	40,0 32,1 49,9 68,6	14,2 13,1 19,1 17,6	12,8 9,7 8,9 12,3	— — — —	Норматив	
Подвес- ные грузы			21,0 23,0 23,0	P5	11,0	100	100				2	

- Подвесные краны приняты по ГОСТ 17930-84.
- величины нагрузок от подвесных кранов включают нагрузку от веса груза, тали, подгирдающих путей и подвесок.
- величина нагрузок от подвесных кранов приведены с учетом коэффициентов сочетаний согласно п.4.19 СНиП II-20.1.07-85.
- 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 4,0 м.
- высота подъема кранов принята до 12 м.
- размеры на схемах подвески кранов и грузов указаны в метрах.

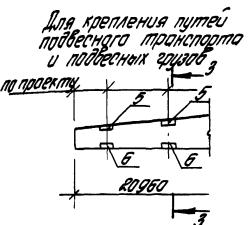
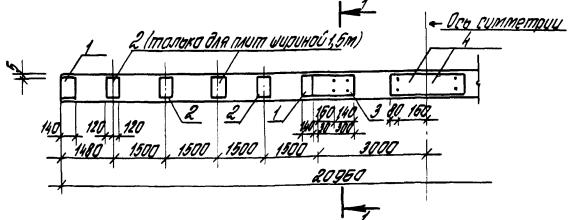


Чердак, крановые нагрузки с учетом перегруза подъемного устройства в 1,2 раза	11,5	1462 + 24,0 - 50т	Старый Лист
Нагрузки на балки от подвесного подъемно- транспортного оборудования	1,0	ЦНИИПРОМЗДАНИЙ	Лист

Размещение закладных изделий:
для крепления плит покрытия



для крепления плит покрытия и стоек фонаря



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

Ключ подбора закладных изделий для крепления путей подвесного транспорта, подвешенных грузов и стеновых панелей

Типоразмер болты	Позиция	Марка закладного изделия	Масса, кг	Обозначение документа
15СД21.2.1 ...	5	МН4-1	4,4	1462.1-24.2-20
	6	МН5-1	5,6	
15СД21.2.1 ...	5	МН4-2	4,5	1462.1-24.2-20
	6	МН5-2	7,1	

Ключ подбора закладных изделий для крепления плит покрытия и стоеч фонаря

Тип покрытия	Номинальная ширина плиты покрытия	Позиция	Кол.	Марка закладного изделия	Общая масса, кг. болт.	Обозначение документа
без фонаря	1,5	1	4	МН2-1 МН2-3	54,4	73,2
	2	12	1	МН2-2 МН2-4		
	3,0	1	2	МН2-1 МН2-3	29,2	36,6
с фонарем	2	6	1	МН2-2 МН2-4	91,2	119,2
	1,5	1	4	МН2-1 МН2-3		
	2	8	1	МН2-2 МН2-4		
	3	2	1	МН3-1 МН3-3	46,0	59,8
з фонарем	4	2	1	МН3-2 МН3-4	76,0	1162.1-24.2-19
	3,0	1	4	МН2-1 МН2-3		
	2	4	1	МН2-2 МН2-4		
	3	2	1	МН3-1 МН3-3		
	4	2	1	МН3-2 МН3-4	96,0	1462.1-24.2-19

1.462.1-24.0 - 6 СМ

Размер	Количесто	Примеры размещения дополнительных закладных изделий	Устройство листа	Листов
Норма (Германия)	200		р	1
Формат листа	210x297			
Н. Кодекс Германия	100			
		ЦНИИПРОМЗДРАНИЙ		