

**ТИПОВЫЕ СТРОИТЕЛЬНЫЕ КОНСТРУКЦИИ,
ИЗДЕЛИЯ И УЗЛЫ**

Серия 1.462.1-10/89

**БАЛКИ СТРОПИЛЬНЫЕ
ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫЕ
ДЛЯ ПОКРЫТИЙ ЗДАНИЙ
С ПРОЛЕТАМИ 6 И 9 м**

Выпуск 3

**БАЛКИ ИЗ МЕЛКОЗЕРНИСТОГО БЕТОНА
МАТЕРИАЛЫ ДЛЯ ПРОЕКТИРОВАНИЯ**

24039-03

ТИПОВЫЕ СТРОИТЕЛЬНЫЕ КОНСТРУКЦИИ,
ИЗДЕЛИЯ И УЗЛЫ

Серия 1.462.1-10/89

БАЛКИ СТРОПИЛЬНЫЕ
ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫЕ
ДЛЯ ПОКРЫТИЙ ЗДАНИЙ
С ПРОЛЕТАМИ 6 И 9 м

Выпуск 3

БАЛКИ ИЗ МЕЛКОЗЕРНИСТОГО БЕТОНА
МАТЕРИАЛЫ ДЛЯ ПРОЕКТИРОВАНИЯ

УТВЕРЖДЕНЫ
Управлением проектирования
и инженерных изысканий
Минстроя России
Письмо № 9-1/362 от 23.11.92 г.
Введены в действие
ЦНИИпромзданий с 01.03.93 г.
Приказ № 95 от 11.12.92 г.

Разработаны
ЦНИИпромзданий

Зам. директора _____ В.В. Гранев
(подпись)

Начальник отдела _____ А.Я. Розенблюм
(подпись)

2. УКАЗАНИЯ ПО ПРИМЕНЕНИЮ

2.1. Балки из мелкозернистого бетона предназначены для применения в условиях, предусмотренных п. 3.1 выпуска 1 серии 1.462.1-10/89, за исключением зданий с агрессивными газообразными средами и зданий с расчетной сейсмичностью свыше 6 баллов.

2.2. Несущую способность балок из мелкозернистого бетона группы А допускается принимать равной несущей способности соответствующих балок из тяжелого бетона (см. док. 1.462.1-10/89.1-1СМ и 1.462.1-10/89.1-2СМ), за исключением балок с ненапрягаемой рабочей продольной арматурой класса А-III, для которых несущая способность по моменту в нормальном сечении должна приниматься с коэффициентом 0,9. Трещиностойкость и деформативность балок из мелкозернистого бетона допускается не проверять при условии, что отношение полных значений нормативных нагрузок ($q^{\text{н.полн.}}$) к полным значениям расчетных нагрузок ($q^{\text{р.полн.}}$), принимаемых при расчете прочности, не превышает 0,85 и отношение постоянных и временных длительно действующих значений нормативных нагрузок ($q^{\text{н.дл.}}$) к полным значениям нормативных нагрузок ($q^{\text{н.полн.}}$) не превышает величину, приведенную в табл. 1.

При невыполнении любого из этих условий должна быть произведена расчетная проверка балки по трещиностойкости и деформациям.

Таблица 1

Предельное отношение $q^{\text{н.дл.}}/q^{\text{н.полн.}}$ для марок балок									
БСП6.1-1	БСП6.1-2	БСП6.1-3	БСП6.1-4	БСП6.1-5	БСП6.1-6	БСП6.1-7	БСП6.1-8	БСП6.1-9	БСП6.1-10
0,85	0,85	0,85	0,85	0,85	0,85	0,85	0,80	0,80	0,75

Продолжение табл. 1

Предельное отношение $q^{\text{н.дл.}}/q^{\text{н.полн.}}$ для марок балок									
БСП9.2-1	БСП9.2-2	БСП9.2-3	БСП9.2-4	БСП9.2-5	БСП9.2-6	БСП9.2-7	БСП9.2-8	БСП9.2-9	БСП9.2-10
0,85	0,85	0,85	0,80	0,80	0,75	0,75	0,70	0,70	0,65

Изм. № подл.	
Подпись и дата	
Взам. инв. №	

1.462.1-10/89.3-ПЗ	Лист
	2

2.3. Подбор марок балок из мелкозернистого бетона группы А, за исключением балок с ненапрягаемой продольной рабочей арматурой класса А-III, допускается производить по ключам подбора марок балок, приведенным в док. 1.462.1-10/89.1-1СМ2 и 1.462.1-10/89.1-2СМ2, при условии выполнения требований по предельным отношениям $q^{нполн.}/q^{рполн.}$ и $q^{ндл.}/q^{нполн.}$, приведенным в п. 2.2.

2.4. Контрольные нагрузки, прогибы и ширину раскрытия трещин балок из мелкозернистого бетона группы А допускается принимать как для балок из тяжелого бетона по док. 1.462.1-10/89.1-1СМ5 и 1.462.1-10/89.1-2СМ5. При этом приведенные в этих документах значения контрольного прогиба должны быть умножены на $K = 1,25$, а контрольные нагрузки при проверке прочности умножены на коэффициент 0,9 для балок с ненапрягаемой продольной рабочей арматурой класса А-III. Предельно допустимый прогиб принят равным для балок пролетом 6 м — 3,0 см, пролетом 9 м — 4,2 см.

При постановке балок на производство контрольные испытания должны производиться по программе, согласованной с ЦНИИпромзданий и НИИЖБ, и с участием представителей этих институтов.

2.5. Пример подбора марки балки из мелкозернистого бетона группы А.

Исходные данные: Одноэтажное двухпролетное бескрановое производственное здание, пролеты здания 6 м. Перепады профиля покрытия отсутствуют. Здание расположено в III снеговом районе. Среда неагрессивная. Класс ответственности здания — II. Напрягаемая арматура балок из стали класса А-V.

Полная нагрузка от покрытия и снега составляет:

а) расчетная $q^{рполн.} = 3,5$ кПа, в т.ч. от покрытия — 2,1 кПа, от снега — 1,4 кПа;

б) нормативная $q^{нполн.} = 2,8$ кПа, в т.ч. от покрытия — 1,8 кПа, от снега — 1,0 кПа.

Величина постоянной и временной длительно действующей части нормативной нагрузки $q^{ндл.} = 2,2$ кПа.

Взам. инв. №	
Подпись и дата	
Инв. № подл.	
1.462.1-10/89.3-ПЗ	
Лист	
3	

Отношение полной нормативной нагрузки к полной расчетной составляет 0,8, что не превышает 0,85, а отношение постоянной и временной длительно действующей части нормативной нагрузки к полному значению нормативной нагрузки составляет 0,64.

По ключам подбора (док. 1.462.1-10/89.1-1СМ2) для данных условий подбираем условную марку балки — 5. Для этой марки по табл. 1 настоящего выпуска находим предельное отношение $q^{н.дл.}/q^{н.полн.}$ равное 0,85, что больше 0,64. Следовательно, все условия выполняются и можно принимать для данного здания марку балки БСП6.1-5АУМ из мелкозернистого бетона группы А.

Инов. № подл.	Подпись и дата	Взам. инв. №

1.462.1-10/89.3-ПЗ	Лист
	4