СССР ГОСУДАРСТВЕННЫЯ СГАНДАРТ

ΓΟCT 9491-60

ПЛИТЫ КРУПНОПАНЕЛЬНЫЕ ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫЕ РЕБРИСТЫЕ ПРЕДВАРИТЕЛЬНО НАПРЯЖЕННЫЕ РАЗМЕРОМ 1,5×6 и ДЛЯ ПОКРЫТИЙ ПРОИЗВОДСТВЕННЫХ ЗДАНИЙ

Издание офицпальное

CCCP

Государственный комитет Совета Министров Союза ССР по делам строительства

закону

Несоблюдение стандарта преследуется по

ГОСУДАРСТВЕННЫЙ СТАНДАРТ

ПЛИТЫ КРУПНОПАНЕЛЬНЫЕ ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫЕ РЕБРИСТЫЕ ПРЕДВАРИТЕЛЬНО НАПРЯЖЕННЫЕ РАЗМЕРОМ 1,5 \times 6 м ДЛЯ ПОКРЫТИЙ ПРОИЗВОДСТВЕННЫХ ЗДАНИЙ

Large prestressed reinforced concrete ribbed slabs 1,5×6 m size for roofing of industrial buildings

ГОСТ 9491—60

Группа Ж33

І. ОПРЕДЕЛЕНИЕ И НАЗНАЧЕНИЕ

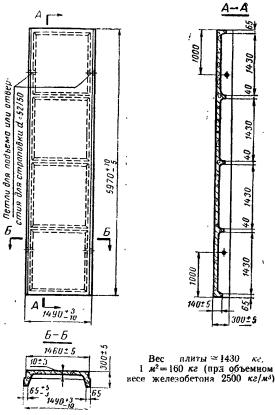
1. Плиты крупнопанельные железобетонные ребристые предварительно напряженные размером 1,5×6 м, предусмотренные настоящим стандартом, предназначаются для применения в бесчердачных покрытиях производственных зданий с несущими конструкциями (фермы, балки, стены и др.), расположенными с шагом 6 м.

Плиты имеют продольные и поперечные ребра. Поля между ребрами выполняются в виде плоской армированной полки.

Предварительно напряженная арматура предусматривается только в продольных ребрах.

II. COPTAMENT

2. Форма и размеры плит, а также допускаемые отклонения от размеров должны соответствовать указанным на черт. 1-3.



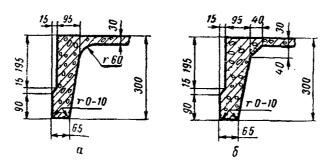
Черт. 🗀

Внесен Академией строительства и архитектуры СССР (НИИ бетона и железобетона) и Главстройпроектом (Гипротис)

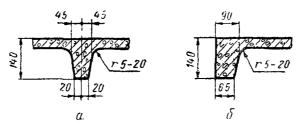
Утвержден Государственным комитетом Совета Министров СССР по делам строительства 22/VII 1960 г.

Срок введения 11 1961 г

Плиты крупнопанельные железобетонные ребристые предварительно напряженные размером 1,5×6 м для покрытий производственных зданий



Черт 2



Hepr 3

Профиль сечения продольных ребер и сопряжений полки с продольными ребрами должны выполняться по черт. 2а или 26. Профиль сечения поперечных ребер должен выполняться по черт. За, торцовых ребер по черт. Зб.

Нижние кромки продольных и поперечных ребер могут быть острыми или закругленными, с радиусом закругления не более 10 мм.

Примечания:

- 1 Допускается по специальному заказу изготовление плит-
- а) с отверстием в полке для водосточной воронки: это отверстие располагается между стержнями арматурной сетки на расстоянии не менее 100 мм от наружной грань продольного и не менее 300 мм от наружной грани торцового ребра (считая до края отверстия),

б) со стальными закладными деталями для крепления различных элементов покрытия,

- в) с двумя дополнительными отверстиями диаметром не более 50 мм в каждом продольном ребре; эти отверстия располагаются на расстоянии 1500 мм от отверстий для строповки и на одной с ними OCH.
- 2. Взамен отверстий для строповки допускается устройство стальных петель для подъема плиты Петли располагаются на расстоянии 1000 мм от концов плиты.

 3. Углубления размером 15×210 мм на наружных гранях продольных ребер предназначены для заливки бетоном пли цементным раствором швов между плитами
- 3. Плиты, изготовляемые по настоящему стандарту, обозначаются марками: при армировании продольных ребер высокопрочной проволокой — буквенным индексом ПСБ, при армировании продольных ребер стержневой арматурой — индексом ПНС. Число после буквенного индекса означает номер плиты.

4. По несущей способности плиты разделяются на марки, согласно табл. 1 и 2.

Таблица І

Марка плиты	Количество ѝ диаметр рабочей арматуры продольных ребер в <i>им</i>	Максимальная р мерно распредев кгс/м² при коэф рабо рабо т=1.10	пенная пагр <mark>узка</mark> фициенте условий	Максимальная нормативная равномерно рас- пределенная нагрузка в кгс'м²
ПСБ-1	8∅4₹∏ (14∅3₹∏)	400	360	360
ПСБ-2	12∅4₹∏ (20∅3₹Д)	600	545	500
ПСБ-3	16∅4₹∏ (12∅5₹Д)	770	700	625
ПСБ-4	20∅4₹∏ (14∅5₹Д)	930	845	725

Примечания.

- 1 В скобках указан вариант замены рабочен арматуры
- 2. Максимальные пормативные нагрузки, указанные в табл. 1, подсчитаны из условий расчета на трещиностойкость

Плиты крупнопанельные железобетонные ребристые предварительно напряженные размером 1,5 × 6 м для покрытий производственных зданий

ΓΟCT 9491-60

Таблица 2

Марк	а плиты	Сталь марки 30ХГ2С	Сталь марки 25Г2С, подверг- нутая вытяжке на 3,5%	Максимальная расчетная равно- мерно распределенная нагрузка в кгс/м² при коэффициенте условий работы				
		Количество и номе ный диаметр в <i>мм</i> продольн	ер сечения (расчет-) рабочей арматуры ых ребер	m=1,10	m=1			
ПНС-1 ПНС-2 ПНС-3 ПНС-4		2Ø10ЛВ 2Ø12ЛВ 2Ø14ЛВ 2Ø16ЛВ	2Ø12КЛ 2Ø14КЛ 2Ø16КЛ 2Ø18КЛ	370 520 710 900	335 475 645 820			

Примечание. Условные буквенные обозначения стали, указанные в табл. 1 и 2, приняты по ГОСТ 5401-50 (изд. 1960 г.)

Расчетные нагрузки, приведенные в табл. 1 и 2, определены в соответствии с главой I—Б.3 «Строительных норм и правил» по предельно несущей способности продольных ребер плиты, работающих в продольном направлении совместно с полкой.

При систематической проверке на предприятии, изготовляющем плиты, прочности бетона и арматурной стали максимальная расчетная нагрузка принимается при коэффициенте условий работ m=1.10. Если систематическая проверка прочности арматурной стали на этом предприятии не производится, то максимальная расчетная нагрузка принимается при коэффициенте условий работы m=1.

Примечания:

1. Расчетные и нормативные нагрузки, приведенные в табл 1 и 2, включают нагрузку от собственного веса плит.

Нормативная нагрузка от собственного ве са плит с заливкой швов принимается равной 175 $\kappa ac/m^2$, расчетная нагрузка — равной 192 $\kappa ac/m^2$.

2. К продольному ребру плиты может быть непосредственно приложена равномерно распределенная вдоль ребра нагрузка. При этом величина эквивалентной нагрузки на 1 м² плиты определяется по формуле:

$$P_{\theta} = \frac{^{5}Q}{0.75} \kappa z c / M^{2},$$

где Q — величина нагрузки в кгс на 1 noг. м, при ложенной непосредственно к ребру

5. Различные марки плит отличаются друг от друга только армированием и несущей способностью продольных и поперечных ребер и полки плиты.

П. ТЕХНИЧЕСКИЕ ТРЕБОВАНИЯ

6. Изготовление плит предусмотрено с натяжением арматуры до бетонирования плиты. Плиты, армированные высокопрочной проволокой, должны изготовляться из бетона марки «300», при армировании стержневой арматурой — из бетона марки «200».

Кубиковая прочность бетона в момент передачи усилия предварительного натяжения на плиту должна быть не менее 210 кгс/см² для плит типа ПСБ и не менее 140 кгс/см² для

плит типа ПНС.

- 7. Продольные ребра плиты армируются предварительно напряженной арматурой: из стальной холоднотянутой проволоки периодического профиля (ГОСТ 8480-57) для плит типа ПСБ:
- из горячекатаной периодического профиля низколегированной стали марки 30ХГ2С по ГОСТ 5058—57 (сортамент по ГОСТ 7314—55) — для плит типа ПНС:

из горячекатаной периодического профиля низколегированной стали марки 25Г2С по ГОСТ 5058—57 (сортамент по ГОСТ 7314—55), подвергнутой вытяжке на 3,5%, — для плит типа ПНС.

Поперечные ребра плиты армируются плоскими сварными каркасами, полка — сварной сеткой. Каркасы и сетки должны изготовляться с применением контактной точечной сварки.

 Π римечание. Применение для армирования продольных ребер стали марки 25 Γ 2C без упрочения вытяжкой на 3,5% запрещается.

8. Сварные каркасы изготовляются из стержней: диаметром до 5 мм включительно из стальной низкоуглеродистой холоднотянутой проволоки по ГОСТ 6727—53: диаметром 8 мм и более — из горячекатаной периодического профиля низколегированной стали марки 25Г2С по ГОСТ 5058-57 (сортамент по ГОСТ 7314-55).

Плиты крупнопанельные железобетонные ребристые предварительно напряженные размером 1.5×6 м для покрытий производственных зданий

Сварные сетки изготовляются из стальной низкоуглеродистой холоднотянутой проволоки по ГОСТ 6727—53.

Чертежи рекомендуемого армирования плит приведены в приложениях 1 и 2.

Примечания:

- 1. Допускается заменять арматурную сталь марки $25\Gamma 2C$ сталью марки $35\Gamma C$, соответствующей требованиям технических условий ЧМТУ $\frac{223-59}{\Box H U U U M}$.
- 2. Петли для подъема плит должны изготовляться из круглой горячекатаной стали марки Ст. 3, не подвергнутой дополнительной обработке в холодном состоянии (сплющиванию, волочению или упрочению вытяжкой).
- 3. Качество арматурной стали, сварных каркасов и сеток проверяется в соответствии с указаниями ГОСТ 8829—58, действующих стандартов и технических условий на сварную арматуру для железобетонных конструкций.
- 9: Величины предварительного напряжения и усилий натяжения рабочей арматуры продольных ребер должны приниматься согласно табл. 3.

Таблица 3

	олока жоло 1 иодического (ГОСТ 8480-	профиля	Стал	ть марки 30)	КГ2С	Сталь марки 25Г2С, подвергнутая вытяжке на 3,5%				
Лиа- метр в мм	тельное Л		Номер се- чения (рас- четный диа- метр в м.н)		на один	Номер се- чения (рас- четный диа- метр в мм)	Усилие на- тяжения <i>N</i> на один стержень в <i>кгс</i>			
4	11250	1400	10 12 14 16	4000 4000 4500 4500	3150 4600 7000 9050	12 14 16 18	3000 3000 3500 3500	3400 4700 7100 8900		

Примечания:

- 1. Величины усилий натяжения на один стержень определены без учета потерь напряжения арматуры за счет полатливости поллона
- арматуры за счет податливости поддона.
 2. В случаях применения проволоки диаметром 3 или 5 мм усилия натяжения на одну проволоку принимать соответственно 800 и 2200 кгс.
- 3. При стендовом методе изготовления без применения пропаривания или прогрева величина предварительного напряжения проволочной арматуры уменьшается на 1200 кгс/см².
- 4. При стендовом методе изготовления с применением пропаривания или прогрева разность температур натянутой арматуры и устройств, воспринимающих усилия натяжения, не должна превышать 60°.
 - 5. Контрольное натяжение должно отличаться от требуемого не более чем на -5%, +10%.
- 10. По концам продольных ребер во всех случаях должны устанавливаться специальные закладные детали, предназначенные для крепления плит к несущим конструкциям при помощи дуговой сварки и предохранения торцов плит от разрушения при передаче усилий предварительного напряжения на бетон.

Рекомендуемая конструкция этих деталей приведена на чертежах приложения 1 (лист 9).

Примечания:

- 1. Допускается конструкция закладных деталей, изготовляемых из полосовой стали с размерами, приведенными на чертежах приложения 1.
- 2. По особому заказу допускаются к изготовлению плиты с дополнительными закладными частями, установленными на расстоянии 500 мм от концов продольных ребер (для крепления плит к несущим конструкциям, примыкающим к поперечному температурному шву или к торцовой стене здания).
- 11. Толщина защитного бетонного слоя устанавливается:
- а) для предварительно напряженной арматуры в продольных ребрах 20 мм;
- б) для нижней арматуры в поперечных ребрах 15 мм.

Допускаемые отклонения по толщине защитного слоя в ребрах +5, -3 мм.

Толщина защитного слоя сварной сетки в полке плиты (сверху и снизу) — 11~мм, допускаемые отклонения $\pm 5~\text{мм}$.

- 12. Внешний вид плит должен соответствовать следующим требованиям:
- а) искривление граней в горизонтальной плоскости допускается не более 2 мм на каждый погонный метр плиты, а на всю длину наружу не более 5 мм и внутрь не более 10 мм;

ГОСТ 9491-60

- б) раковины на ребрах и нижней поверхности плиты допускаются размером не более $10\,\mathrm{MeV}$ и глубиной не более $5\,\mathrm{MeM}$ в количестве не свыше двух на каждый погонный метр влиты:
- в) на верхней поверхности плиты допускаются местные наплывы и неровности высотой не более 5 мм и раковины размером не более 10 мм, глубиной не более 8 мм;
 - г) околы концов продольных ребер не допускаются;
- д) околы нижних граней и углов ребер допускаются на глубину не более 7 мм; в одном поперечном сечении допускается только один окол;
- е) на поверхностях ребер и полки допускаются усадочные трещины шириной не более 0.05 мм:
 - ж) обнаженная арматура не допускается.

Примечания:

- 1. Допускаемые по п. 12 6, 6 и ∂ околы и раковины должны быть заделаны до установки плит в
- 2. Требование п. 12 ж не относится к закладным деталям, петлям для подъема плит, к торцам фиксирующих арматурных проволок и к концам предварительно напряженной арматуры.
- 13. Прочность, жесткость и трещиностойкость плит при испытаниях согласно пп. 25—28 должны соответствовать требованиям пп. 29—32 настоящего стандарта.
- 14. При изготовлении плит должен быть обеспечен пооперационный технологический контроль на всех стадиях производства.

IV. ПРАВИЛА ПРИЕМКИ И МЕТОДЫ ИСПЫТАНИЙ

15. Плиты должны приниматься отделом технического контроля (ОТК) предприятия- изготовителя в соответствии с требованиями настоящего стандарта.

При приемке плит проверяют:

- а) прочность бетона;
- б) внешний вид и размеры плит;
- в) прочность и жесткость плит, армированных стержневой арматурой, и прочность, жесткость и трещиностойкость плит, армированных высокопрочной проволокой;
 - г) толщину защитного бетонного слоя.
- 16. Прочность бетона определяют испытанием кубов на сжатие согласно ГОСТ 6901—54 «Методы определения удобоукладываемости бетонной смеси и прочности бетона».
- 17. Если в результате проверки прочность бетона не будет соответствовать требованиям п. 6 настоящего стандарта, то плиты приемке не подлежат и могут быть предъявлены к вторичной приемке после достижения требуемой прочности бетона.
- 18. Внешний вид проверяют осмотром каждой плиты с производством надлежащих замеров согласно п. 12 б, в, г, д, е, ж настоящего стандарта.
- 19. Ширину трещин определяют с точностью до 0,01 мм при помощи измерительной лупы.
- 20. Плиты, не соответствующие хотя бы одному из требований п. 12 δ , δ , ϵ , δ , e, κ , приемке не подлежат.
- 21. Для проверки размеров и искривления плит от партии, состоящей из 200 плит одной марки, отбирают образцы в количестве 5%.

Примечания:

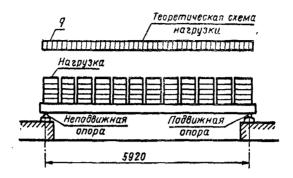
- 1. Каждая партия должна состоять из плит, изготовленных из одних и тех же материалов и при одной и той же технологии производства.
- 2. Если число подлежащих приемке плит не кратно 200, то остаток в количестве до 100 шт. присоединяют к последней партии, а остаток свыше 100 шт. считают отдельной партией.
- 3. Поставка плит в количестве менее 200 шт. считается целой партией. При поставке партии плит в количестве менее 40 шт. для проверки размеров и искривления отбирают не менее двух образцов.
- 22. Размеры плит определяют с точностью до 1 мм металлическим измерительным инструментом.
- 23. Искривление наружных граней продольных ребер плиты в горизонтальной плоскости определяют замером с точностью до 1 мм наибольшего зазора между боковой поверхностью продольного ребра плиты и ребром приложенной к ней выверенной металлической линейки.
- 24. Если при проверке будет установлено несоответствие хотя бы одного образца требованиям пп. 2 и $12\,a$, то производят вторичный отбор образцов из той же партии в количестве $10\,\%$, которые подвергают проверке.
- В случае несоответствия хотя бы одного образца из вновь отобранных одному из требований вышеуказанных пунктов, приемку плит производят поштучно.
- 25. Для проверки прочности, жесткости и трешиностойкости от каждой партии отбирают четыре плиты, из которых в первую очередь испытывают две.

Плиты крупнопанельные железобетонные ребристые предварительно напряженные размером 1,5×6 м для покрытий производственных зданий

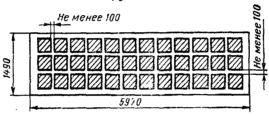
Испытание плит производят в соответствии с требованиями ГОСТ 8829—58.

 Π р и м е ч а и и е. Для этих испытаний допускается использование плит, не соответствующих требованиям пп. 2 и 12 настоящего стандарта

26. Испытание на прочность, жесткость и трещиностойкость производят нагрузками, практически близкими к равномерно распределенным по всей плите, по схеме, приведенной на черт. 4.



Расположение нагрузки на плите в плане



Черт 4

Две опоры на одном конце продольных ребер должны быть шарнирно-неподвижными (ножевыми), а две другие опоры на другом конце— шарнирно-подвижными (на катках). В поперечном направлении все опоры могут быть неподвижными.

Нагружение плиты осуществляют в виде ряда отдельных грузов или сплошной нагрузкой, создаваемой воздушными баллонами или водой.

Нагрузку в виде ряда грузов располагают отдельными столбами размером в плане не более 400×400 мм по всей поверхности плиты. Между столбами на все время испытания должны оставаться зазоры не менее 100 мм.

Нагружение производят небольшими долями нагрузки, составляющими не более 20% от нагрузок, указанных в табл. 4 и 5.

После приложения каждой доли нагрузки плиту выдерживают 10 мин до начала следующего нагружения.

 Π римечание. Для нагружения плит могут быть применены кирпич, камни, чугунные чушки и другие штучные грузы.

Таблица 4

Марка плиты	Контрольная равномерно распределенная нагрузка q_{mp} (без собственного веса плиты) в $\kappa zc/M^2$ для проверки трещиностой-кости	Контрольная разрушающая равномерно распределенная нагрузка <i>q_{контр}. разр</i> (без сообственного веса плиты) в кгс/м²
ПСБ-1	. 220	350
псв-2	360	600
псь-з	480	820
ПСБ-4	600	1020

ГОСТ 9491-60

Таблица 5

Марка плиты	Контрольная равном ная нагрузка q_{np} (веса плиты) в кгс/м бов при коэффицие	(без собственного ² для замера проги-	Контрольная разрушающая равномерно распределенная нагрузка <i>дконтр. разр</i> (без собственного веса плиты) в кгс/м ²
	m = 1,10	m=1	
ПНС-1 ПНС-2 ПНС-3 ПНС-4	150 270 430 590	120 240 380 520	310 500 740 990

 Π римечание. При определении контрольной равномерно распределенной нагрузки q_{np} для замера прогибов условно принимался усредненный коэффициент перегрузки, равный 1,2.

27. Испытание на трещиностойкость плит с предварительно напряженной арматурой продольных ребер из высокопрочной проволоки следует производить непосредственно после изготовления плит нагрузкой q_{mp} (табл. 4), подсчитанной согласно инструкции СН 10—57, в предположении, что к моменту испытания потери от усадки и ползучести бетона еще не произошли.

При испытании таких плит каждая доля загружения не должна превышать 10% от контрольной нагрузки по образованию трещин.

Если хотя бы в одном из испытанных образцов появление первой трещины произойдет при нагрузке менее контрольной, то вся партия плит приемке не подлежит.

28. Величина разрушающей нагрузки, полученной при испытании каждого образца, должна быть не менее контрольной разрушающей нагрузки, указанной в табл. 4 и 5, определенной по формуле:

$$q_{\text{контр}} \cdot _{\text{pasp}} \leqslant \frac{q_{\text{pacy}} \cdot C}{m} - q_{\text{c.s}},$$

где:

 $q_{\kappa o_{H}m_{D}}$ — контрольная разрушающая эквивалентная равномерно распределенная нагрузка, включающая собственный вес, в кгс/м2;

С — коэффициент, равный 1,4;

т — коэффициент условий работы, принятый при расчете, согласно НиТУ 123—55 и CH 10—57:

 $q_{\it pacu}$ — максимальная расчетная равномерно распределенная нагрузка, включающая собственный вес, в $\kappa c/M^2$;

 $q_{c.s}$ — величина собственного веса, равная 160 кг/м².

29. Если хотя бы в одном из испытанных образцов произойдет разрыв арматуры или разрушение по косой трещине, или разрушение сжатой зоны при прогибе, менее чем в два раза превышающем прогиб от нормативной нагрузки, плиты признаются годными по прочности при условии, что величина разрушающей нагрузки не менее чем на 15% выше контрольной, установленной для данной плиты.

30. Если разрушение образцов произойдет не из-за разрыва арматуры и разрушающая нагрузка будет менее 100%, но не менее 85% от контрольной, вычисленной в соответствии с пп. 28 и 29, то производят повторное испытание дополнительных образцов, вторично отобранных в том же количестве из той же партии.

Если при испытании дополнительных образцов величина разрушающей нагрузки окажется не менее 85% от нагрузки, установленной пп. 28 и 29, то вся партия плит признается годной.

Если разрушающая нагрузка хотя бы одного из первоначально или повторно испытанных образцов будет менее 85% от нагрузки, установленной пп. 28 и 29, или если разрушение хотя бы одного из первоначально или повторно испытанных образцов произойдет из-за разрыва арматуры при нагрузке менее установленной п. 28, то вся партия плит приемке не подлежит.

Примечания.

1. При испытании плит, рассчитанных с коэффициентом условий работы 1,10, величина отклонений более 10% допускается только для одного из испытанных образцов.

2. При неудовлетворительных результатах проверки прочности, жесткости или трещиностойкости разрешается перемаркировать данную партию и предъявить ее к вторичной приемке по сниженной марке.

31. Если хотя бы в одной из испытанных плит разрушение поперечных ребер или полки произойдет раньше разрушения продольных ребер, то, независимо от других результатов испытания, вся партия плит приемке не подлежит.

32. Испытание плит типа ПНС на жесткость производится контрольной нагрузкой, равной условной нормативной за вычетом собственного веса плиты (табл. 5). Допускаемый про-

гиб при указанных нагрузках не должен превышать 20 мм.

33. Проверку толщины защитного бетонного слоя производят в двух плитах, подвергшихся испытанию на изгиб, путем вырубки бетона в середине пролета продольных и поперечных ребер, а также в центре каждого поля плиты — до обнажения рабочей арматуры.

Примечание Проверку толщины защитного бетонного слоя допускается производить другими проверенными и достоверными способами без разрушения бетона.

34. В случае несоответствия толщины защитного слоя хотя бы в одной из этих плит показателям п. 11 настоящего стандарта, производят в том же порядке повторную проверку этих показателей еще в двух плитах, отобранных из той же партии.

Если толщина защитного слоя хотя бы в одной из вновь проверенных плит не будет

соответствовать показателям п. 11, то вся партия плит приемке не подлежит.

V. МАРКИРОВКА И ПАСПОРТИЗАЦИЯ

35. На верхней поверхности каждой плиты (в центре крайнего поля) должна быть обозначена марка плиты.

На боковой грани продольного ребра каждой плиты (на расстоянии не более 1 м от конца ребра) должны быть обозначены марка плиты, дата изготовления и марка предприятия-изготовителя.

- 36. Каждую партию плит предприятие-изготовитель обязано снабдить документом, в котором удостоверяется соответствие плит требованиям настоящего стандарта и указывается:
 - а) наименование и адрес предприятия-изготовителя;
 - б) номер партии и дата ее изготовления;
 - в) марка и количество плит;
 - г) прочность бетона;
 - д) результаты испытаний плит на прочность, жесткость и трещиностойкость,
 - е) номер настоящего стандарта.

VI. ХРАНЕНИЕ И ТРАНСПОРТИРОВАНИЕ

37. Плиты, рассортированные по маркам, должны храниться в штабелях с укладкой плит в рабочем положении в правильные ряды.

38. Между горизонтальными рядами на расстоянии не более 50 мм от концов плит должны быть уложены деревянные прокладки.

Размеры прокладок должны быть не менее: длина 1700 мм, ширина 100 мм, толщина

50 мм. Под нижнюю плиту (примыкающую к основанию) должны быть уложены подкладки.

Размеры подкладок должны обеспечивать прочность и устойчивость основания под штабелем.

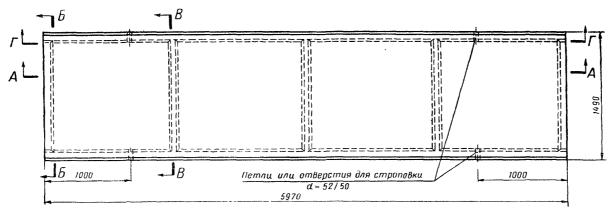
39. Плиты при перевозке должны укладываться в рабочем положении на прокладки под концами плит.

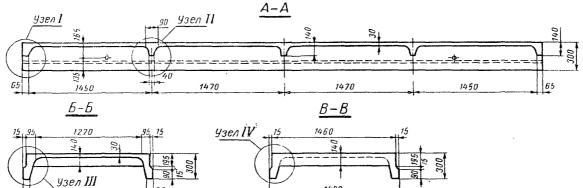
Все прокладки должны быть одинаковых размеров по толщине и укладываться в одной вертикальной плоскости, друг над другом. Должны быть приняты меры, чтобы в поперечном и продольном направлениях плиты располагались строго одна над другой и не могли смещаться.

- 40. При перевозке плит на автомашинах с одноосными прицепами (роспусками) турникет на автомашине должен быть установлен на салазках, обеспечивающих возможность продольного перемещения опоры, а турникет на прицепе должен быть качающегося типа с передачей давления на одну точку. При перевозке плит на роспусках свес плиты за прокладку не должен превышать 750 мм.
- 41. При хранении и транспортировании должны быть приняты меры, предохраняющие плиты от повреждения и деформирования.

приложение т Лист 1

Общий вид плит всех марок План



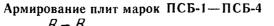


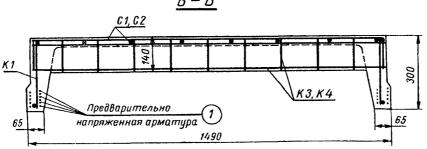
1490

1 **У**злы, дегаль установки петли для подъема, тегаль строповки— см. листы 3 и 6. 2. Размеры в мм.

1490

Лист 2





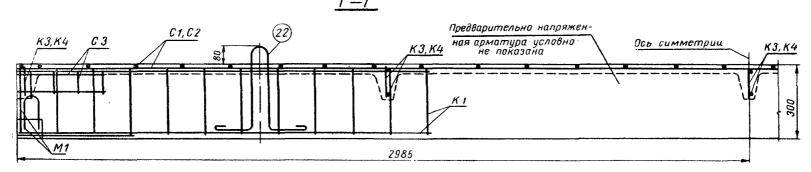
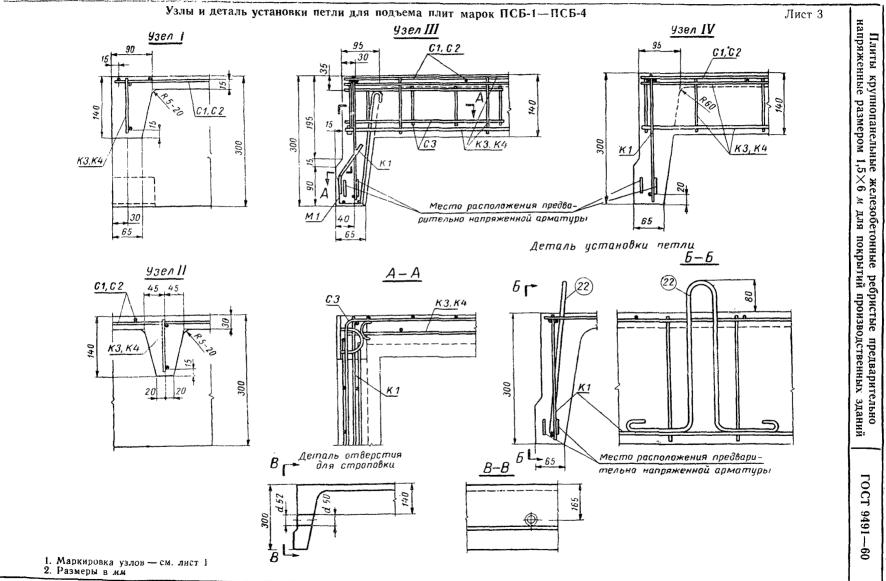


Схема расположения предварительно напряженной арматуры в продольном ребре плиты

	\mathcal{F}			T
<u>+</u>	,	10	<i>g</i>	- [
20 45410454104		8 6	7 5	
70,		4	3	
454		2	1	
2				
	20	66	17	
· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·		65	0070	4

Марка	Диаметр про-	Количество проволок в	Νο προβοποκα										
плиты	MM	прадальнам ребре	1	2	3	4	5	Б	7	8	9	10	
ПСБ-1		4	+	+	+	+							
ПСБ-2	4	6	+	+	+	+	+	+					
ПСБ-3] '	8	+	+	+	+	+	+	+	+			
ПСБ-4	<u> </u>	10	+	+	+	+	+	+	+	+	+	+	

^{1.} Конструкция каркасов и сеток — см. лист 8
2. Спецификация арматуры — см. лист 10
3. Количество проволок в продольных ребрах в сечении по В—В условно показано для плиты марки ПСБ-4.



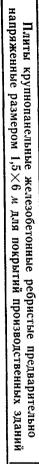
cip. i

Плиты крупнопанельные железобетонные ребристые предварительно напряженные размером $1,5 \times 6$ м для покрытий производственных зданий

					Специфия	сания арм	атурных	изделий	на одну	плиту				
	Предварит	гельно на-		Каркас	ы ребер		Сетки	плиты	Сетка	угловая	Закладна	я деталь	Отдельны	е стержни
	пряженны	е стержни	продо	льных	попер	ечных								
Марка илиты	№ количе- ство, шт.		обозна- чения	количе- ство, шт.	обозна- чения	количе- ство, шт.	обозна- чения	количе- ство, шт	обозна- чения	количе- ство, шт.	обозна- чения	количе- ство, шт.	№ стерж- ня	количе- ство, ит.
ПСБ-I ПСБ-2 ПСБ-3 ПСБ-4	1 1 1	8 12 16 20	K1 K1 K1 K1	4 4 4 4	K3 K3 K4 K4	5 5 5 5	C1 C1 C2 C2	1 1 1	C3 C3 C3 C3	4 4 4 4	MI MI MI MI	2+2 2+2 2+2 2+2 2+2	22 22 22 22 22	4 4 4 4

			*******			Сталь	· _ -	···				Бетон	
Марка плиты	Проволока холоднотя- нутая периодического профиля		Периодического профиля марки 251°2C		круглая	Горячекатапан круглая марки Ст. 3		Низкоуглеродистая жолоднотянутая про- волока		марки З	Общий вес	Марка	Объем
	Ø M H	кг	W.W. Ø	кг	Ø MM	кг	Øuu	кг	мм	кг	кг		M ³
IICB-I	47/7	4,7	8/7//	2,85	10	2,96	4 /	4,03		2,4	25,4	,300*	0,565
HCD-1	4777	4,7	01101	2,00	. 8	2,80	37	5,70		2,4	20,4	,300	0,505
IIC5-2	4 <i>TI</i> 7	7,1	8ПЛ	2,85	10	2.96	4 <i>T</i>	4,03		2,4	27,8	.300*	0,565
1100-2	4111	/,!	01131	2,00	8	2,80	37	5,70		2,4	21,0	*300	0,505
					10	2,96	5 <i>T</i>	2,15	,				
псв-з	4 <i>ΤΠ</i>	9,5	10 <i>DJI</i>	4,45	10	2,90	4 <i>T</i>	11,98	<65×6	2,4	36,8	"300"	0,565
					8	2,80	3 <i>T</i>	0,52					
					10	9.116	5 <i>T</i>	2,15					
ПСБ-4	<i>4ΤΠ</i>	11,8	10 <i>[7J]</i>	4,45	10	2,96	47	11,98	_	2,4	39,1	,300"	0,565
			!		8	2,80	37	0,52					

^{1.} Қонструкция каркасов и сеток — см. лист 8 2. Спецификация арматуры — см. лист 10.



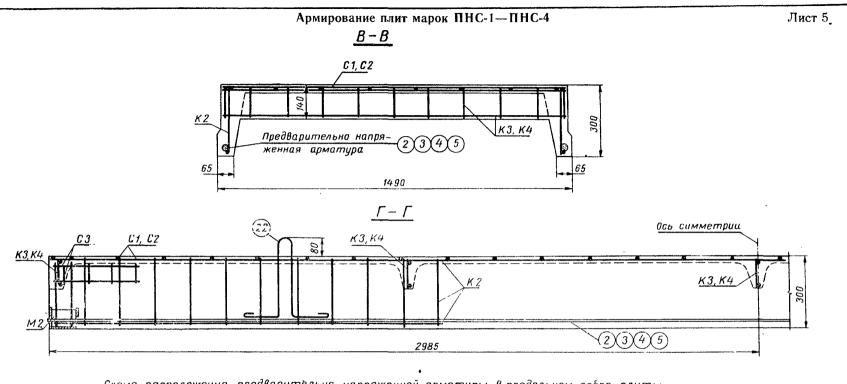
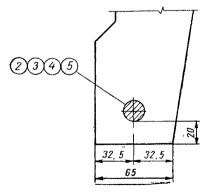


Схема расположения предварительно напряженной арматуры в продольном ребре плиты



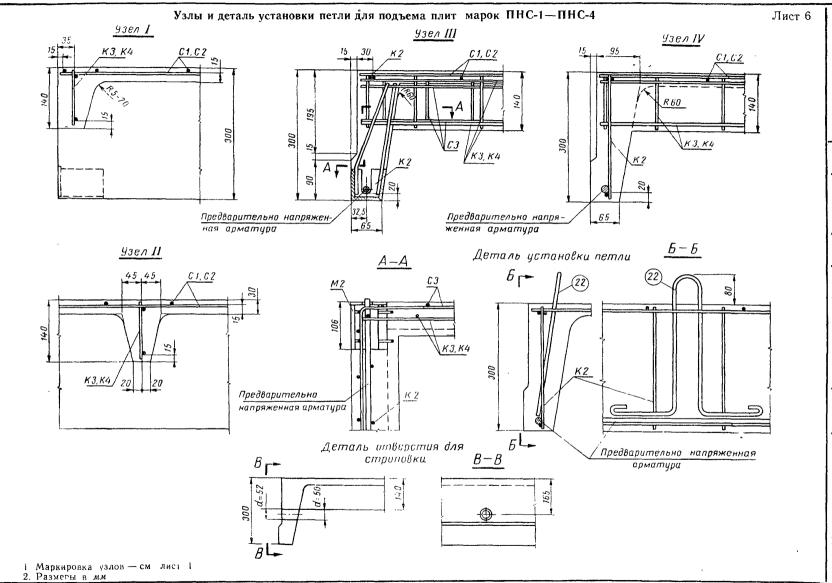
	Nº		прительно напряженной льных ребер плиты, мм
Марка плиты	กอรบนนนั้	Сталь марки 30ХГ2С	Сталь марки 25Г2С, подвергнутая вытяжке на 3,5%
ПНС-1	2	10 ЛВ	12 КЛ
ПНС-2	3	12 N B	14 K/I
ПНС-3	4	14 ПВ	· 16 K/I
ПНС-4	5	16 NB	18 КЛ

^{1.} Конструкция каркасов и сеток — см. лист 8 2 Спецификация арматуры — см. лист 10

FOCT

9491 -

60



Спецификация арматурных изделий и расход материалов на плиты марок ПНС-1—ПНС-4

				C	пецифика	прия врив	турных и	зделий и	а одну п.	литу				
		Предварительно напряженные стержни		Каркасы ребер продольных поперечных			Сетки плиты		Сетка угловая		Закладная деталь		Отдельные стержии	
Марка плиты № стержн		количество, шт.		количе- ство, шт.	обозна- чения	количе- ство, шт.	обозна- чения	количе- ство, шт.	обозна- чения	количе- ство, шт.	обозначе- ния	количество, шт.	№ стержия	количество, шт.
ПНС-1 ПНС-2 ПНС-3 ПНС-4	2 3 4 5	2 2 2 2 2	K2 K2 K2 K2	4 4 4 4	K3 K3 K4 K4	5 5 5 5	C1 C1 C2 C2	1 1 1 1	C3 C3 C3 C3	4 4 4 4	M2 M2 M2 M2	2+2 2+2 2+2 2+2 2+2	22 22 22 22 22	4 4 4 4

				F	асход мат	гериа д ов	на одну	плиту																																				
				_		Стал	ь							Бетон																														
Марка паиты	Горячеката о дического марки 30ХГ2С 25Г2С, под вытяжке	Сили марки вергнутая	Горячекатаная перио-		Горячекатаная круглая марки Ст. 3		Холоднотянутая низкоуглеродис- тая проволока		Угловая марки Ст. 3		Полосовая марки Ст. 3		Общий вес	Марка	Объем																													
	Ø MM	кг	Ø MM	кг	MIK 🛇	кг	Ø M.U	кг	- MM	кг	мм	КЗ	кг		м3																													
пнс-1	10 <i>ПВ</i> или	7,36	0.77	4.50		2,96	4 <i>T</i>	3,91		0.4			29,2	200-	0 505																													
////C-1	12 <i>KJ</i> I	10,60	8ПЛ	4,53	10	10 2,90	3 <i>T</i>	5,70		2,4		2,36	32,5	"200 •	0,565																													
пнс-2	12 <i>ПВ</i> или	10,60	8ПЛ	4 52	10	2,96	4 <i>T</i>	3,91	-	2.4		0.00	32.5	0004	0.565																													
11110-2	14 <i>KJ</i> I	14,40	01171	4,53	10	2,90	3 <i>T</i>	5,70		2,4		2,36	36,3	,200	0,565																													
	14ΠB	14,40	10 <i>[]]J</i>]	4,45			5 <i>T</i>	2,15	<65×6		δ = 6		42,8																															
пнс-3	ИДИ	18,80	8ПЛ	1,68	10	2,96	<u>4</u> <i>T</i>	11,86	203/(0	2,4	0=0	2,36	42,0	,200*	0,565																													
	16 <i>KJ</i> I	10,50	CIIII	1,00			3 <i>T</i>	0,52					47,2																															
	16ПВ	18,80	10ПЛ	4,45			5 <i>T</i>	2,15					47,2																															
ПНС-4	или		101101	7,70	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10	10 2,96	2,96	2,96	2,96	2,96	2,96	2,96	2,96	2,96	2,96	2,96	2,96	2,96	2,96	2,96	2,96	2,96	2,96	2,96	4 T	11.86		2,4		2,36		,200"	0,565
	18 <i>KJ</i> I	23,90	8ПЛ	1,68			3 <i>T</i>	0,52					52.3		l																													

^{1.} Конструкция каркасов и сеток — см. лист 8. 2 Спецификация арматуры — см. лист 10.

Лист 8

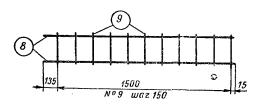
Конструкция сварных каркасов и сеток

Каркас К1 15 1850 Nº 7 waz 150

(18 5800 Nº 17 19 Was 200

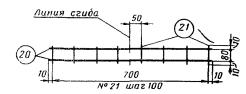
Cemku C1, C2

Каркас К 2

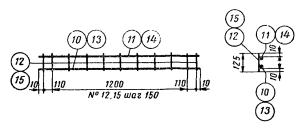


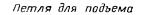


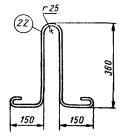
Сетка СЗ



Каркасы КЗ, К4



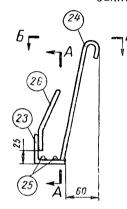


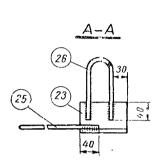


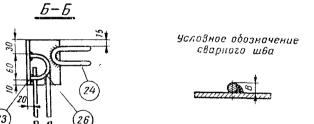
- 1 Спецификация арматуры см. лист 10. 2. Размеры в мм.

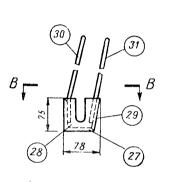
Закладная деталь М 2

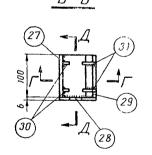
Закладная деталь м 1

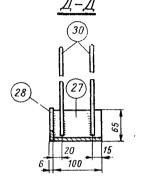


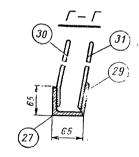


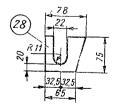












^{1.} Сварка производится электродами типа 342. 2. Спецификация стали на закладные детали— см. лист 10. 3. Размеры в мм. 4. Все сварные швы принимать $h_m=6$ мм, а при сварке круглого стержия с плоскостью B=6 мм.

Лист 10

Спецификация арматуры на одну позицию, один каркас К1-К4, одну сетку С1-С3 и одну закладную деталь М1, М2

Обозначения харкаса,сет	7 2	Эскизы стержней. (размерыв мм)	N°, ди аметр стержней и размеры проката, мм	Длини, мм	Коли- чество сторжней, шт	Общая длина, м	Вес, кг	Общий вес армату- ры, кг	быборка на одну позицию, один каркас, одну сет- ку и на одну закладную деталь				
ки или зак- ладной детали									'н°, диаметр стержней и разнеры про- кота, мм	Характеристика стали	Вес, кг		
	1	5970^{x}	4T11	5970	1	5,97	0,59	0,59	47/1	Холоднатянут ая пров олока периоди- ческого профиля по ГЕСТ 8480-57	0,59		
Предварительно напряженная арматура	2	5970°*	10 ПВ 12 КЛ	5970	7	5.97	3,68	3,68 5,30	10 // B 12 K/I		3,68 5,3		
	3	5370 ^x	12 NB 14 K A	5970	1	5,97	5,30 7,20	5,30 7,20	<u> 12 ПВ</u> 14 КЛ	Горячекитемая периодического про- филя низкологированная марки 30XГ2С по ГОСТ 5058-57 или марки 25Г2С, поберонутая вытяжке на 3,5% по ГОСТ 5058-57, сортамент	5,3 7,2		
	4	5970*	14 /1 B 16 K /1	5970	1	5,97	7,20	<u>7,20</u> 9,40	14 // B 16 K//	3,5% па ГОСТ 5058-57, сартамент па ГОСТ 7314-55	7, 2 9,4		
Предва	5	5970*	16 NB 18 K/I	5970	1	5,97	9.40 11,94	9,40	16/18 18 K /I		9,4		
К 1	6	1680	47	1680	2	3,36	0,33	0,67	41	Холоднотянутая низкоуглеродистая приволока по ГОСТ 6727-53	0,67		
	7	. 290	47	290	12	3,48	0,34	0,07					
K2	8	1650	47	1650	2	3,30	0,33	0.64	47	Холоднотянутая низкоуглеродистая проволока по ГОСТ 6727-53	0.64		
1,72	9	290	47	290	11	3,19	0,31	0,04					
	10	1440	811/1	1440	1	1,44	0,57		8 17 /1	Горячекатаная периодического профиля низколегированная марки 25Г2С по гост 5058-57, сортам. по гост 7314-55	0,57		
K3	11	1440	41	1440	1	1,44	0,14	0,84	47	Холоднотянутая низкоуглеродистая прово лока по ГОСТ 6727-53	0,27		
,	12	125	47	125	11	1,37	0,13						
	13	1440	10 ПЛ	1440	1	1,44	0,89		10 ПЛ	Горячекатаная периодического профиля низколегированная марки 25 Г2С по ГОСТ 5058-57, сортам. по ГОСТ 7314-55	0,89		
K4	14	1440	57	1440	,	1,44	0,22	1, 32	5 T	Холоднотянутая низкоуглеродистая проволока по ГОСТ 6 7 2 7 —53	0,43		
	15	125	57	125	11	1,37	0,21						
	16	5960	37	5960	8	47,7	2,63	5,18	37	Холоднотянутая низкоуглеродистая проволока по ГОСТ 6727-53	5,18		
C1	17	1450	37	1450	32	46,4	2,55	3,70					

Обозначения каркаса	кней		№ 9 диаметр стержней и		Коли - чесіпво стержней шт	Общая длина, м	Bec,	l oec 1	Выборка на одну позицию, один каркас. одну сетку и на одну закладную деталь				
Обозначения каркаса сетки или закладной детали	cmep)	(размеры в мм)	размеры проката, мм						№ биаметр Стержней и размеры про- ката, мм	Характеристика стали	REC. KZ		
C 2	18	5960	47	5960	8	47,70	4.73	9.30	47	Холоднатянутая низкоуглеродистая проволока по ГОСТ 6727-53	9,30		
	19	1450	47	1450	32	46,40	4.55	3,00					
C3	20	720	37	720	2	1,44	0,08	0,13	37	Холоднотянутая низкоуглеродистся проволока по ГОСТ 6727-53	0,13		
	21	100	37	100	8.	0,80	0,05	3,13					
Отдельный стержень	22	2 360 DE	10	1200	1	1,20	0,74	0.74	10	Горячекатаная круглая марки Ст 3 по ГОСТ 380-60	0,74		
		0.50						",					
	23	Уг оло к	L65×6	100	,	0,10	0,60		8	Горячекатаная круглая марки Ст.3 по ГОСТ 380-60	0,70		
	24	$A = \frac{220}{A-A}$	8	620	1	0,62	0,24		∠65×6	Горячекатаная марки Ст. Э по ГОСТ 380-60	0,60		
M 1								1,30					
	25	50 440 ×	. 8	900	1	0,90	0,35	1,50					
	26	85 40 5 725 5-6	8	280	1	0,28	0,11						
		<u> </u>											
М2	27	Уголок	∠65×6	100	1	0,10	0,60		∠ 65×6	Горячекатаная марки Ст. 3 по ГОСТ 380-60	0,60		
	28	Полоса	- 75×6	78	1	0,08	0,26]	δ=6	Горячекатаная марки Ст. 3 по ГОСТ 380-60	0,59		
	29	Полоса	- 70×6	100	1	0,10	0,33	1,61	8 11/1	Гарячекатаная периодического профиля низколегираданная марки 25г,2 с по	0,42		
	30	215 5	811/1	270	2	0,54	0,21			ГОСТ 5058-57, сортамент по ГОСТ 7314-55			
		2001						,					
	31	270	817/1	270	2	0,54	0,21	1					

 [☀] Длина предварительно напряженного стержня в спецификации указана теоретическая.
 Действительная длина стержня принимается в зависимости от способа напряжения и конструкции захватных приспособлений

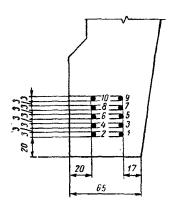
ГОСТ 9491—60

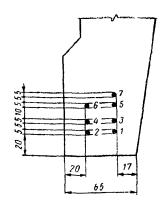
Плиты крупнопанельные железобетонные ребристые предварительно напряженные размером 1,5 \times 6 м для покрытий производственных зданий

ПРИЛОЖЕНИЕ 2

Лист 1

Схема расположения предварительно напряженной арматуры диаметром 3 и 5 мм в продольном ребре плиты (вариант)





Маркц	MEMD	Количество проволок в продоль ном ребре	Ν∘ προβοποκά										
плиты			1	2	3	4	5	6	7	8	g	10	
ПСБ -1	3	7	+	+	+	+	+	+	+				
ПСБ-2] '	10	+	+	+	+	+	+	+	+	+	+	
ПСБ-3	5	6	+	+	+	+	+	+					
ΠC5-4] ~	2	+	+	+	+	+	+	+				