

СССР  
ГОСУДАРСТВЕННЫЙ СТАНДАРТ

ГОСТ 7740—55

**П Л И Т Ы**  
**КРУПНОПАНЕЛЬНЫЕ ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫЕ**  
**С АРМИРОВАННЫМИ ПОЛЯМИ**  
**ДЛЯ ПОКРЫТИЙ ПРОИЗВОДСТВЕННЫХ**  
**ЗДАНИЙ**

*Издание официальное*

МОСКВА  
1957

<b>СССР</b> Государственный комитет Совета Министров Союза ССР по делам строительства	ГОСУДАРСТВЕННЫЙ СТАНДАРТ	<b>ГОСТ</b> <b>7740—55</b>
	<b>ПЛИТЫ КРУПНОПАНЕЛЬНЫЕ          ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫЕ С АРМИРОВАННЫМИ          ПОЛЯМИ ДЛЯ ПОКРЫТИЙ          ПРОИЗВОДСТВЕННЫХ ЗДАНИЙ</b>	Группа Ж33
<b>I. ОПРЕДЕЛЕНИЕ</b>  1. Плиты крупнопанельные железобетонные, предусмотренные настоящим стандартом, предназначаются для применения в бесчердачных покрытиях производственных зданий с несущими конструкциями (фермы, балки, стены и др.), расположенными с шагом 6 м, и с кровлей из рулонных материалов. Плиты имеют продольные и поперечные ребра. Поля между ребрами выполняются в виде плоской армированной полки.  Примечания: 1. В целях использования наличного парка форм допускается до 1 января 1957 г. изготовление крупнопанельных железобетонных плит номинального размера 6×1,5 м других типов. 2. Стандарт не распространяется на плиты из предварительно напряженного железобетона и на часторебристые плиты с неармированными полями между ребрами.		
Внесен Министерством строительства предприятий металлургической и химической промышленности СССР	Утвержден Государственным комитетом Совета Министров СССР по делам строительства 17/XI 1955 г.	Срок введения 1/V 1956 г.

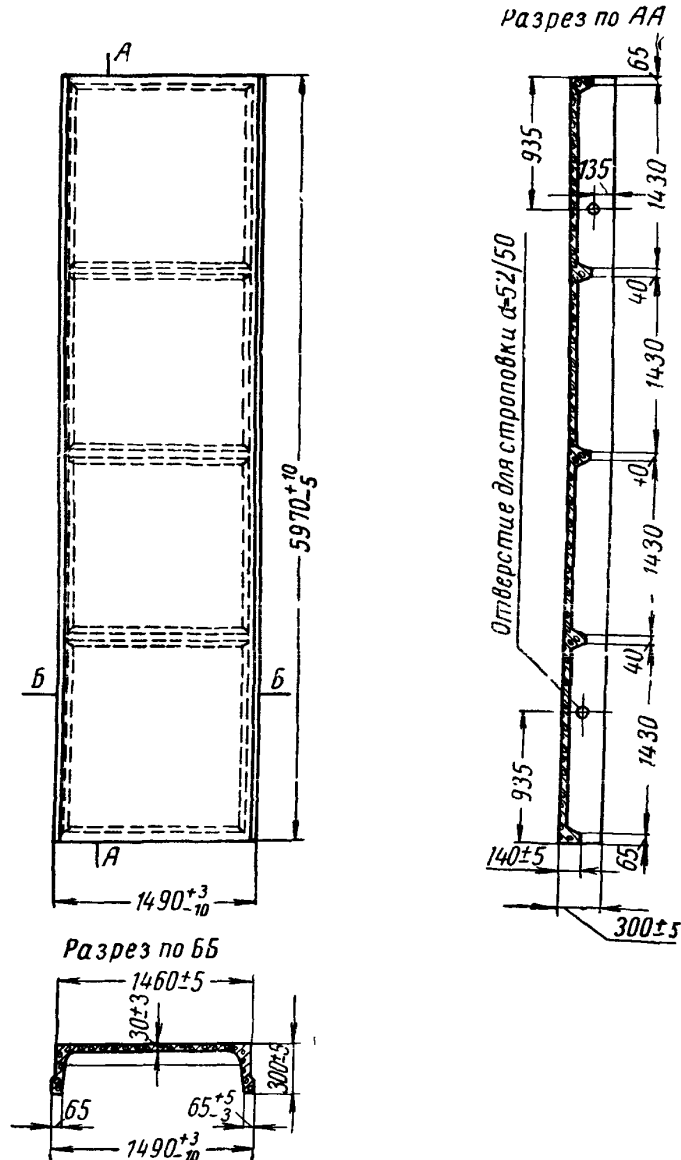
Несоблюдение стандарта преследуется по закону

Перепечатка воспрещена

## II. СОРТАМЕНТ

2. Форма и размеры плит, а также допускаемые отклонения от размеров должны соответствовать указанным на черт. 1—4.

Размеры в мм

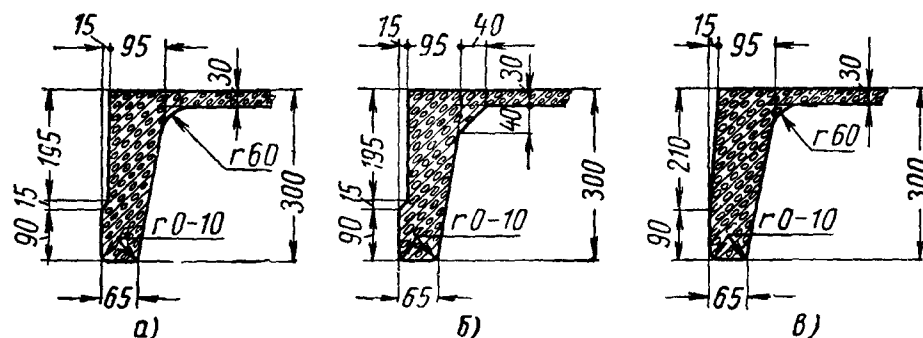


Черт. 1

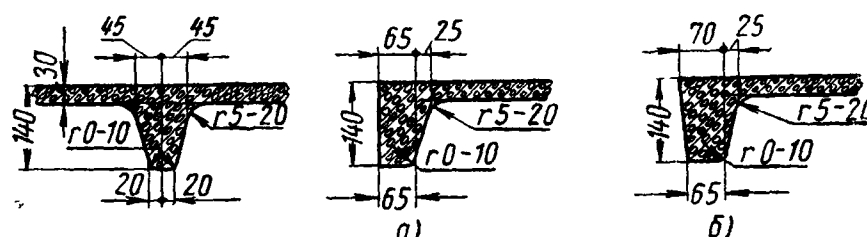
Вес плиты  $\approx 1430$  кг,  $1 \text{ м}^2 \approx 160$  кг (при объемном весе железобетона  $2500 \text{ кг/м}^3$ )

Примечание Для плит, изготавливаемых методом немедленной распалубки, указанная на чертеже длина относится к размеру по низу.

Размеры в мм



Черт. 2



Черт. 3

Черт. 4

Профиль сечения продольных ребер и сопряжение полки с продольными ребрами должны выполняться по черт. 2а или 2б. Профиль сечения поперечных ребер должен выполняться по черт. 3, торцовых ребер—по черт. 4а. При изготовлении плит методом немедленной распалубки разрешается выполнять профиль сечения продольных ребер по черт. 2в и торцовых ребер—по черт. 4б.

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 грани продольного и не менее 300 мм—от наружной грани торцового ребра (считая до края отверстия); б) с металлическими закладными частями для крепления различных деталей 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 оси.

2. Взамен отверстий для строповки допускается устройство стальных петель для подъема плиты. Петли располагаются на расстоянии 935 мм от концов плиты и должны иметь крюки, заводимые под стержни основной рабочей арматуры продольных ребер.

3. Углубления размером 15×210 мм на наружных гранях продольных ребер предназначены для заливки цементным раствором швов между плитами (заливка нижней части шва не обязательна).

3. Плиты, изготавливаемые по настоящему стандарту, обозначаются марками.

Марка плиты состоит из букв ПКЖ (плиты крупнопанельные железобетонные) и числа, означающего номер марки.

4. По несущей способности плиты разделяются на 5 марок, согласно табл. 1.

Таблица 1

Марка плиты	Количество и номер профиля (расчетный диаметр в мм) стержней рабочей арматуры продольных ребер	Максимальная расчетная равномерно распределенная нагрузка в кг/м <sup>2</sup> при коэффициенте условий работы	
		$m=1,10$	$m=1$ (см. примечание 1)
1	2	3	4
ПКЖ1	2 № 14 Г	330	300
ПКЖ2	2 № 16 Г	430	390
ПКЖ3	2 № 18 Г	540	490
ПКЖ4	2 № 20 Г	660	600
ПКЖ5	2 № 22 Г	790	720

Расчетные нагрузки, приведенные в табл. 1, определены в соответствии с главой II-Б. 3 „Строительных норм и правил“ по предельной несущей способности продольных ребер плиты, работающих в продольном направлении совместно с полкой.

При систематической проверке на предприятии, изготовляющем плиты, прочности и жесткости плит, а также прочности бетона и арматурной стали, максимальная расчетная нагрузка принимается по графе 3 табл. 1 (при  $m=1,10$ ).

Если систематическая проверка прочности арматурной стали на этом предприятии не производится, то максимальная расчетная нагрузка принимается по графе 4 табл. 1 (при  $m=1$ ).

#### Примечания

1. Коэффициент условий работы  $m=1$  допускается принимать до 1 января 1957 г. при изготовлении плит на предприятиях, временно не имеющих оборудования для систематической проверки прочности арматурной стали.

2. Расчетная нагрузка для плит, уложенных в покрытие, определяется как сумма нормативных нагрузок от собственного веса плит и заливки швов, веса утеплителя и стяжки, веса кровельного водоизоляционного ковра, снега и других нагрузок, умноженных на соответствующие коэффициенты перегрузки.

Во всех случаях расчетная нагрузка для принятой марки плиты не должна превышать приведенной в табл. 1.

3. Нормативная нагрузка от собственного веса плит и заливки швов принимается равной  $175 \text{ кг/м}^2$ .

4. К продольному ребру плиты может быть непосредственно приложена равномерно распределенная вдоль ребра нагрузка. При этом величина эквивалентной нагрузки на  $1 \text{ м}^2$  плиты определяется по формуле:

$$P_s = \frac{Q}{0,75} \text{ кг/м}^2,$$

где:

$Q$ —величина нагрузки в  $\text{кг}$  на  $1 \text{ пог. м}$ , приложенной непосредственно к ребру.

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

Поперечные ребра и полка во всех плитах имеют одинаковую несущую способность, равную несущей способности поперечных ребер и полки плиты марки ПКЖ5. При этом несущая способность поперечных ребер и полки характеризуется следующими загружениями:

а) расчетной равномерно распределенной нагрузкой  $700 \text{ кг/м}^2$

или

б) расчетной равномерно распределенной нагрузкой  $550 \text{ кг/м}^2$  и расчетной сосредоточенной нагрузкой  $120 \text{ кг}$ , приложенной в любой точке поперечного ребра или полки.

### III. ТЕХНИЧЕСКИЕ УСЛОВИЯ

6. Плиты должны изготавливаться из бетона марки „200“.

7. Ребра плиты армируются плоскими сварными каркасами, полка—сварной сеткой. Каркасы и сетки должны изготавливаться с применением контактной точечной сварки.

8. Сварные каркасы изготавливаются из стержней: диаметром до  $5 \text{ мм}$  включительно—из стальной низкоуглеродистой холоднотянутой проволоки по ГОСТ 6727—53; диаметром  $14 \text{ мм}$  и более—из горячекатаной стали периодического профиля по ГОСТ 5781—53, марки Ст. 5 по ГОСТ 380—50; диаметром  $6$ ;  $8$  и  $10 \text{ мм}$ —из горячекатаной круглой стали марки Ст. 3 по ГОСТ 380—50.

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

Чертежи рекомендуемого армирования плит приведены в приложении (листы 1—5).

#### Примечания:

1. Взамен горячекатаной стали периодического профиля допускается применять холодносплюсненную сталь периодического профиля по ГОСТ 6234—52 или, как исключение, горячекатаную круглую сталь марки Ст. 3 по ГОСТ 380—50, с соответствующим увеличением сечения стержней.

2. Петли для подъема плит должны изготавливаться из круглой стали марки Ст. 3. Применение для этой цели стали других марок не допускается.

3. Качество арматурной стали, сварных каркасов и сеток проверяется в соответствии с действующими техническими условиями по контролю прочности и жесткости железобетонных деталей сборных конструкций и техническими условиями на сварную арматуру для железобетонных конструкций.

9. По концам продольных ребер во всех случаях должны устанавливаться специальные стальные детали, приваренные к основной рабочей арматуре этих ребер,

предназначенные для анкеровки рабочей арматуры и для крепления плит к несущим конструкциям при помощи дуговой сварки.

Рекомендуемая конструкция этих деталей приведена на чертежах приложения (листы 2 и 4).

Примечание. По особому заказу допускаются к изготовлению плиты с дополнительными металлическими закладными частями, установленными на расстоянии 350—500 мм от концов продольных ребер (для крепления плит к несущим конструкциям, примыкающим к поперечному температурному шву или к торцовой стене здания).

10. Толщина защитного бетонного слоя устанавливается:

- а) для нижней арматуры в продольных ребрах—20 мм;
- б) для нижней арматуры в поперечных ребрах—15 мм.

Допускаемые отклонения по толщине защитного слоя в ребрах: +5 и -3 мм. Толщина защитного слоя сварной сетки в полке плиты (сверху и снизу)—11 мм, допускаемые отклонения ±5 мм.

11. Внешний вид плит должен удовлетворять следующим требованиям:

а) искривление граней в горизонтальной плоскости допускается не более 2 мм на каждый погонный метр плиты, а на всю длину не более: наружу 5 мм и внутрь 10 мм;

б) раковины на ребрах и нижней поверхности плиты допускаются размером не более 10 мм и глубиной не более 5 мм в количестве не свыше двух на каждый погонный метр плиты;

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 околы;

е) на поверхностях ребер и полки допускаются усадочные трещины шириной не более 0,05 мм;

ж) обнаженная арматура не допускается.

Примечания

- 1. Допускаемые околы и раковины должны быть заделаны до установки плит в покрытие.
- 2. Требование п. 11ж не относится к стальным анкерным деталям по концам продольных ребер, закладным частям, петлям для подъема плит и к торцам фиксирующих арматурных стержней

12. Прочность и жесткость плит при кратковременных испытаниях на изгиб согласно пп. 24—29 должны удовлетворять требованиям п. 30 настоящего стандарта.

13. При изготовлении плит должен быть обеспечен пооперационный технологический контроль на всех стадиях производства.

#### IV. ПРАВИЛА ПРИЕМКИ И МЕТОДЫ ИСПЫТАНИЙ

14. 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;
- г) толщину защитного бетонного слоя.

15. Прочность бетона определяют испытанием кубиков на сжатие, согласно ГОСТ 6901—54 „Методы определения удобоукладываемости бетонной смеси и прочности бетона“.

16. Если в результате проверки прочность бетона не будет удовлетворять требованиям п. 6 настоящего стандарта, то плиты приемке не подлежат и могут быть предъявлены к вторичной приемке после достижения требуемой прочности бетона.

17. Внешний вид проверяют осмотром каждой плиты с производством надлежащих замеров, согласно п. 11б, в, г, д, е, ж настоящего стандарта.

18. Ширину трещин определяют с точностью до 0,01 мм при помощи измерительной лупы.

19. Плиты, не удовлетворяющие хотя бы одному из требований п. 11б, в, г, д, е, ж, приемке не подлежат.

20. 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

21. Размеры плит определяют с точностью до 1 мм металлическим измерительным инструментом.

22. Искривление граней плиты определяют замером с точностью до 1 мм наибольшего зазора между поверхностью плиты и ребром приложенной к ней выверенной металлической линейки.

23. Если при проверке будет установлено несоответствие хотя бы одного образца требованиям пп. 2 и 11а, то производят вторичный отбор образцов из той же партии в количестве 10%, которые подвергают проверке

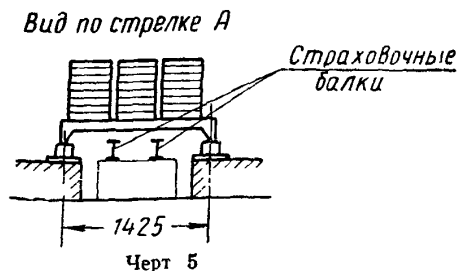
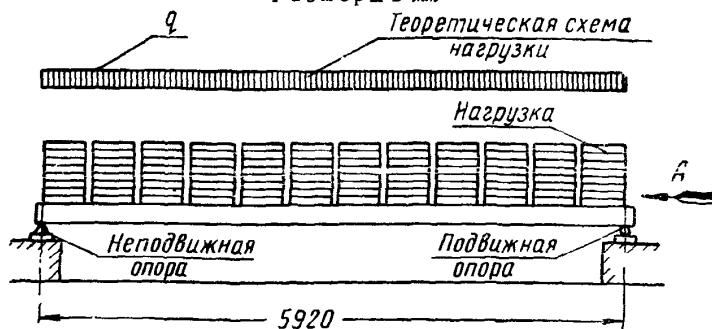
В случае несоответствия хотя бы одного образца из вновь отобранных одному из требований вышеуказанных пунктов, приемку плит производят поштучно.

24. Для проверки прочности и жесткости от каждой партии отбирают четыре плиты, из которых в первую очередь испытывают две.

Примечание. Для этих испытаний допускается использование плит, не удовлетворяющих требованиям пп. 2 и 11 настоящего стандарта

25. Испытание плит на изгиб производят нагрузкой, практически близкой к равномерно распределенной по схеме, приведенной на черт. 5.

Размеры в мм



Черт 5

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.

Нагрузку 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  $430 \times 430$  мм по всей поверхности плиты. Между столбами на все время испытания должны оставаться зазоры не менее 50 мм.

Нагрузку производят небольшими долями нагрузки, составляющими не более 25% от указанной в табл. 2.

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

Примечание. Для загрузки плит могут быть применены кирпич, камни, чугунные чушки и другие стучные грузы.

26. После приложения испытательной нагрузки, приведенной в табл. 2, плиту выдерживают под этой нагрузкой 30 мин. и замеряют с точностью до 0,1 мм прогибы обоих продольных ребер в середине их пролета.

Прогиб ( $f_0$ ) плиты вычисляют как среднее арифметическое прогибов двух продольных ребер.

Примечание. При определении прогиба продольных ребер должны замеряться осадки опор. Действительный прогиб каждого ребра равен замеренной величине посередине пролета за вычетом полусуммы осадок опор.

Таблица 2

Марка плиты	Испытательная нагрузка $q_u$ (без собственного веса плиты), кг/м <sup>2</sup>
ПКЖ1	120
ПКЖ2	200
ПКЖ3	300
ПКЖ4	400
ПКЖ5	500

27. Жесткость плит характеризуется прогибом ( $f$ ), определяемым по формуле:

$$f = f_0 \frac{q_u + 160}{q_u}, \dots \dots \dots (1)$$

где:

$f_0$ —прогиб в мм, установленный в соответствии с п. 26;

$q_u$ —испытательная нагрузка в кг/м<sup>2</sup> (по табл. 2);

160—нормативная нагрузка от собственного веса плиты в кг/м<sup>2</sup>.

28. После фиксации прогиба при нагрузке, равной  $(q_u + 160)$  кг/м<sup>2</sup>, производят дальнейшее нагружение испытываемой плиты до ее разрушения и устанавливают величину разрушающей нагрузки, приложенной к плите в момент ее разрушения.

29. Оценку прочности плит производят по значению коэффициента  $c$ , вычисляемого с точностью до 0,01 по формуле:

$$c = \frac{(q_p + 160) m}{q_{расч}}, \dots \dots \dots (2)$$

где:

$q_p$ —разрушающая нагрузка (без собственного веса плиты) в кг/м<sup>2</sup>, установленная в соответствии с п. 28;

160—нормативная нагрузка от собственного веса плиты в кг/м<sup>2</sup>;

$q_{расч}$ —максимальная расчетная нагрузка в кг/м<sup>2</sup> (по табл. 1);

$m$ —коэффициент условий работы (по п. 4).

30. Если в результате испытания каждой из первых двух плит окажется, что прогиб ( $f$ ), вычисленный по формуле (1), не будет превышать 20 мм и коэффициент ( $c$ ), вычисленный по формуле (2), будет равен или более 1,4, то дальнейшие испытания не производят и вся партия плит признается годной.



Если при испытании первых двух плит прогиб ( $f$ ) хотя бы одной из них будет находиться в пределах 20,1—23 мм или коэффициент ( $c$ ) будет менее 1,4, но более 1,2, то производят испытания остальных двух плит из числа указанных в п. 24.

Если прогиб ( $f$ ) каждой из вновь испытанных плит будет не более 23 мм и коэффициент ( $c$ )—не менее 1,2, то вся партия плит признается годной.

Если прогиб ( $f$ ) хотя бы одной из первоначально или последующе испытанных плит окажется более 23 мм или коэффициент ( $c$ ) будет менее 1,2, то вся партия плит приемке не подлежит.

**Примечания:**

1. При испытании плит, рассчитанных с учетом коэффициента условий работы  $m=1,10$  значение коэффициента ( $c$ ) ниже 1,25 допускается только для одной из испытанных плит.

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

31. Если хотя бы в одной из испытанных плит произойдет разрушение продольных ребер на участке длиной 1,5 м от опор или если разрушение поперечных ребер или полки произойдет раньше разрушения продольных ребер, то независимо от полученного при испытании значения коэффициента ( $c$ ) вся партия плит приемке не подлежит.

32. 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

33. В случае несоответствия толщины защитного слоя хотя бы в одной из этих плит показателям п. 10 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. 10, то вся партия плит приемке не подлежит.

#### V. МАРКИРОВКА И ПАСПОРТИЗАЦИЯ

34. На верхней и нижней 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.

35. 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, расчетная нагрузка и количество плит;
- г) прочность бетона;
- д) результаты испытаний плит на изгиб (прогиб  $f$  и коэффициент  $c$ ) с указанием даты испытания;
- е) „ГОСТ 7740—55“.

#### VI. ХРАНЕНИЕ И ТРАНСПОРТИРОВАНИЕ

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

37. 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.

38. 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,

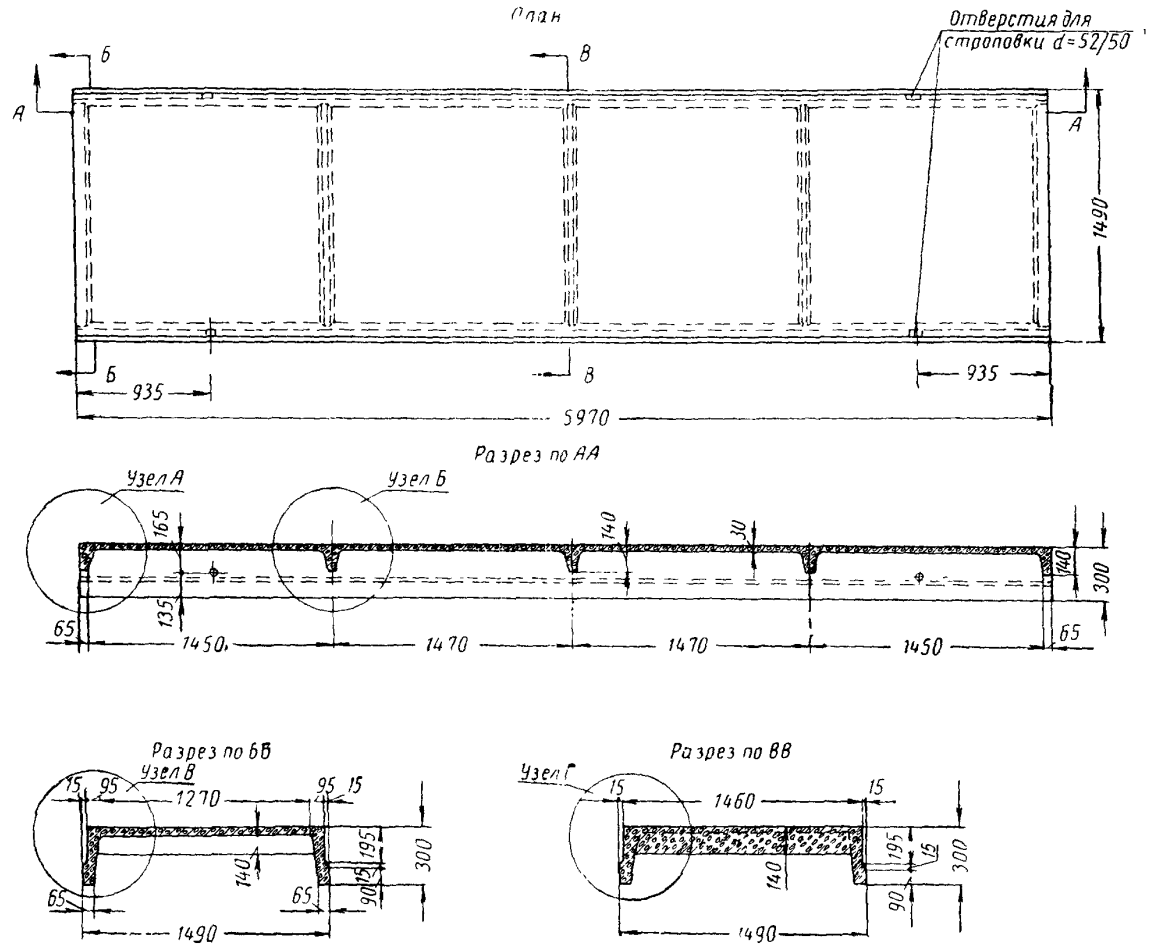
чтобы в поперечном и продольном направлениях плиты располагались строго одна над другой и не могли смещаться.

39. При перевозке плит на автомашинах с одноосными прицепами (ропусками), 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 ропусках свес плиты за прокладку не должен превышать 750 мм.

40. При хранении и транспортировании должны быть приняты меры, предохраняющие плиты от повреждения и деформирования.

---

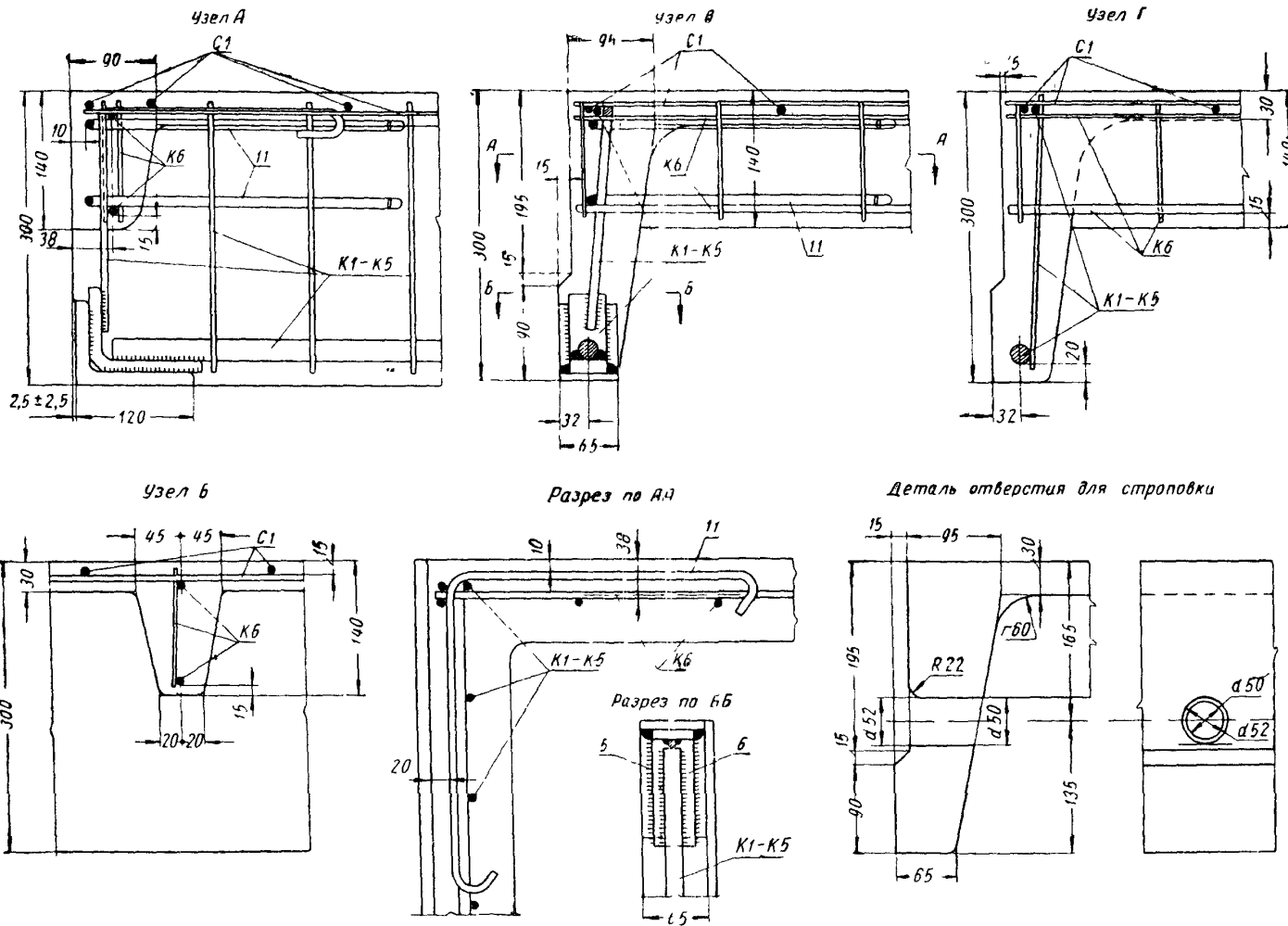
ОБЩИЙ ВИД ПЛИТ МАРОК ПКЖ1—ПКЖ5



1. Узлы и деталь отверстия для строповки—см. лист 2.
2. Размеры в мм.

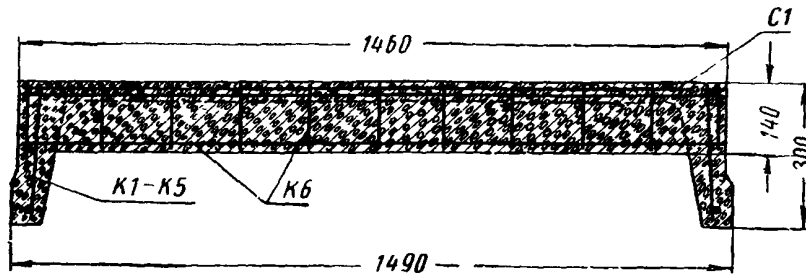
УЗЛЫ И ДЕТАЛЬ ОТВЕРСТИЯ ДЛЯ СТОПОВКИ.

Лист 2



- 1 Маркировка узлов—см лист 1
- 2 Размеры в мм

## АРМИРОВАНИЕ ПЛИТ МАРОК ПКЖ1—ПКЖ5



Спецификация арматурных изделий на одну плиту

Марка плиты	Каркасы ребер				Сетка плиты		Стержни угловые	
	продольных		поперечных		Обозначения	Количество шт.	№№ стержней	Количество шт.
	Обозначения	Количество шт.	Обозначения	Количество шт.				
ПКЖ1	K1	2	K6	5	C1	1	II	8
ПКЖ2	K2	2	K6	5	C1	1	II	8
ПКЖ3	K3	2	K6	5	C1	1	II	8
ПКЖ4	K4	2	K6	5	C1	1	II	8
ПКЖ5	K5	2	K6	5	C1	1	II	8

Расход материалов на одну плиту

Марка плиты	Сталь									
	Горячекатаная периодического профиля марки Ст. 5		К р у г л а я				Угловая марки Ст 3		Общий вес	Бетон
			Горячекатаная марки Ст. 3		Холоднотянутая низкоуглеродистая проволока					
	№ профиля	кг	Ø мм	кг	Ø мм	кг	мм	кг	кг	м³
ПКЖ1	14	14,3	10	9,94	4	10,82	L 120X80X10	6,04	46,24	0,565
					5	5,14				
ПКЖ2	16	18,6	6	7,4	4	10,82		6,04	52,80	0,565
			10	9,94						
ПКЖ3	18	23,6	6	7,4	4	10,82		6,04	57,80	0,565
			10	9,94						
ПКЖ4	20	29,1	6	2,64	4	10,82		6,04	67,02	0,565
			8	8,48						
ПКЖ5	22	35,2	10	9,94	4	10,82		6,04	73,12	0,565
			6	2,64						
			8	8,48						

1. Качество арматурной стали проверяется согласно „Техническим условиям по контролю прочности и жесткости железобетонных деталей сборных конструкций“ (ТУ 204—54) (МСПМХП)

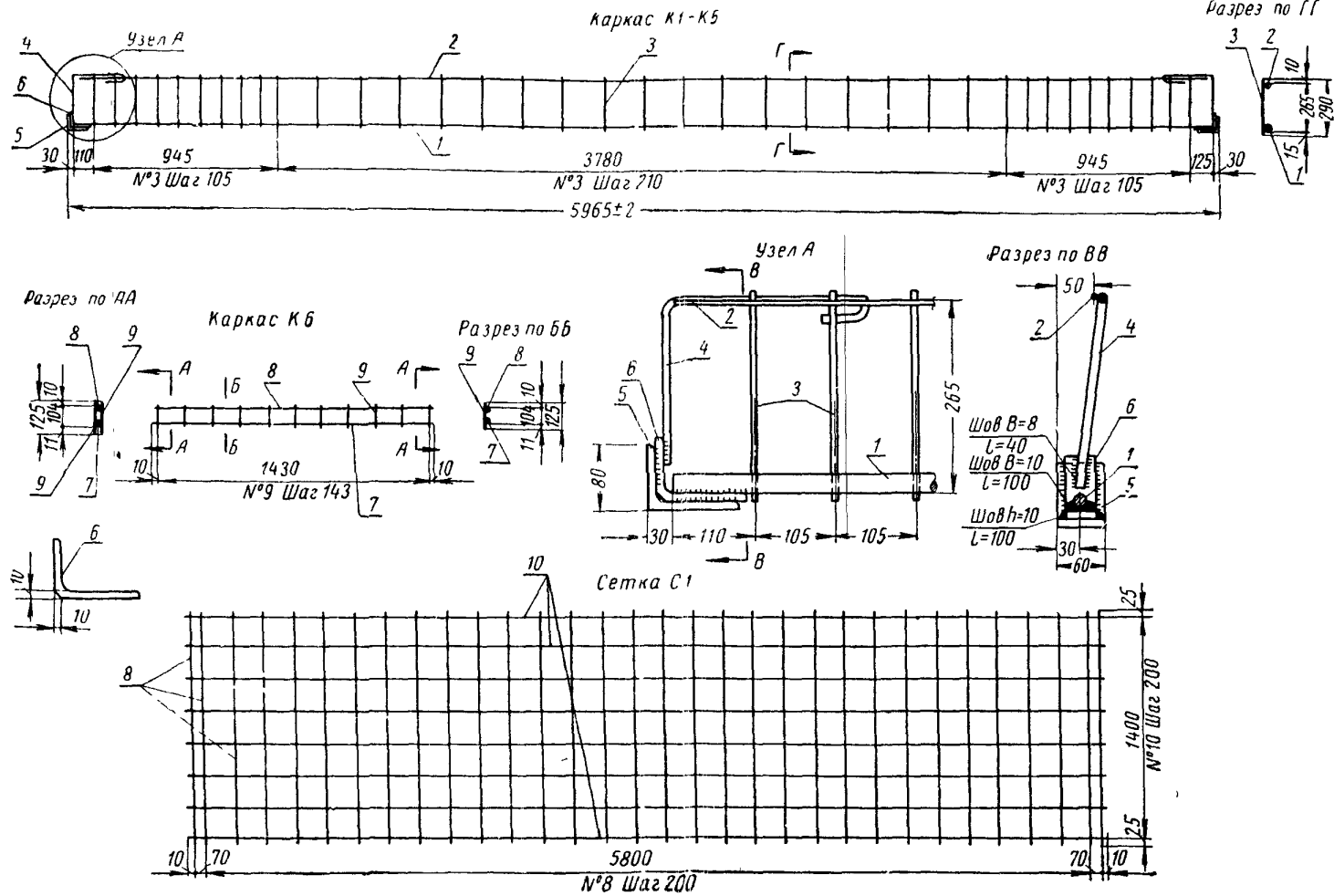
2. Качество сварных каркасов и сеток проверяется согласно „Техническим условиям на сварную арматуру для железобетонных конструкций“ (ТУ 73—53) (Минстрой).

3. Конструкция каркасов K1—K6 и сетки C1—см. лист 4

4. Спецификация арматуры каркасов и сетки—см. лист 5.

# КОНСТРУКЦИЯ СВАРНЫХ КАРКАСОВ И СЕТКИ

Лист 4



1 Последовательность сварки:

- а) уголок 6 приваривается к уголку 5,
- б) стержень 1 приваривается к уголку 6,
- в) стержень 4 приваривается к уголку 6.

Сварка производится электродами марки Э42 А, Э50 или Э55 по ГОСТ 2523—51.

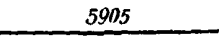
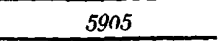
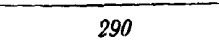
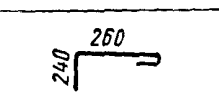
2 Спецификация арматуры—см. лист 5.

3. Размеры в мм

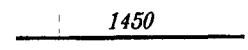
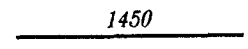
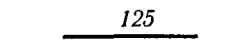
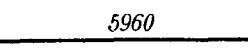

СПЕЦИФИКАЦИЯ АРМАТУРЫ НА ОДИН КАРКАС К1-К6 И НА ОДНУ СЕТКУ С1

Лист 5

Стр 14

Обозначения каркаса или сетки	№№ стержней	Эскизы стержней (размеры в мм)	Номер, диаметр стержней и размеры уголков мм	Длина мм	Количество стержней шт	Общая длина м	Вес кг	Общий вес арматуры кг	Выборка арматуры на один каркас и на одну сетку		
									Номер, диаметр стержней и размеры уголков мм	Характеристика стали	Вес кг
К1	1		14Г	5905	1	5,91	7,15	13,46	14Г	Горячекатаная периодического профиля по ГОСТ 5781-53, марки Ст 5 по ГОСТ 380-50	7,15
	2		5Т	5905	1	5,91	0,92		10	Горячекатаная круглая марки Ст. 3 по ГОСТ 380-50	0,72
	3		5Т	290	37	10,73	1,65		5Т	Холоднотянутая низкоуглеродистая проволока по ГОСТ 6727-53	2,57
	4		10	580	2	1,16	0,72		L 120x80x10	Горячекатаная марки Ст. 3 по ГОСТ 380-50	3,02
	5	—	L 120x80x10	60	2	0,12	1,81				
	6	—	L 120x80x10	40	2	0,08	1,21				
К2	1	Те же, что для каркаса К1	16Г	5905	1	5,91	9,3	16,74	16Г	Горячекатаная периодического профиля по ГОСТ 5781-53, марки Ст. 5 по ГОСТ 380-50	9,3
	2		6	5905	1	5,91	1,32		10	Горячекатаная круглая марки Ст 3 по ГОСТ 380-50	0,72
	3		6	290	37	10,73	2,38		6	Горячекатаная круглая марки Ст 3 по ГОСТ 380-50	3,7
	4		10	580	2	1,16	0,72		L 120x80x10	Горячекатаная марки Ст 3 по ГОСТ 380-50	3,02
	5	—	L 120x80x10	60	2	0,12	1,81				
	6	—	L 120x80x10	40	2	0,08	1,21				
К3	1	Те же, что для каркаса К1	18Г	5905	1	5,91	11,8	19,24	18Г	Горячекатаная периодического профиля по ГОСТ 5781-53, марки Ст. 5 по ГОСТ 380-50	11,8
	2		6	5905	1	5,91	1,32		10	Горячекатаная круглая марки Ст. 3 по ГОСТ 380-50	0,72
	3		6	290	37	10,73	2,38		6	Горячекатаная круглая марки Ст. 3 по ГОСТ 380-50	3,7
	4		10	580	2	1,16	0,72		L 120x80x10	Горячекатаная марки Ст. 3 по ГОСТ 380-50	3,02
	5	—	L 120x80x10	60	2	0,12	1,81				
	6	—	L 120x80x10	40	2	0,08	1,21				

Продолжение

Обозначения каркаса или сетки	№№ стержней	Эскизы стержней (размеры в мм)	Номер, диаметр стержней и размеры уголков мм	Длина мм	Количество стержней шт	Общая длина м	Вес кг	Общий вес арматуры кг	Выборка арматуры на один каркас и на одну сетку		
									Номер, диаметр стержней и размеры уголков мм	Характеристика стали	Вес кг
К4	1	Те же, что для каркаса К1	20Г	5905	1	5,91	14,55	23,85	20Г	Горячекатаная периодического профиля по ГОСТ 5781-53, марки Ст 5 по ГОСТ 380-50	14,55
	2		6	5905	1	5,91	1,32		10	Горячекатаная круглая марки Ст. 3 по ГОСТ 380-50	0,72
	3		8	290	37	10,73	4,24		8	Горячекатаная круглая марки Ст. 3 по ГОСТ 380-50	4,24
	4		10	580	2	1,16	0,72		6	Горячекатаная круглая марки Ст. 3 по ГОСТ 380-50	1,32
	5	—	Л 120×80×10	60	2	0,12	1,81		Л 120×80×10	Горячекатаная марки Ст. 3 по ГОСТ 380-50	3,02
	6	—	Л 120×80×10	40	2	0,08	1,21				
К5	1	Те же, что для каркаса К1	22Г	5905	1	5,91	17,6	26,90	22Г	Горячекатаная периодического профиля по ГОСТ 5781-53, марки Ст. 5 по ГОСТ 380-50	17,6
	2		6	5905	1	5,91	1,32		10	Горячекатаная круглая марки Ст. 3 по ГОСТ 380-50	0,72
	3		8	290	37	10,73	4,24		8	Горячекатаная круглая марки Ст. 3 по ГОСТ 380-50	4,24
	4		10	580	2	1,16	0,72		6	Горячекатаная круглая марки Ст. 3 по ГОСТ 380-50	1,32
	5	—	Л 120×80×10	60	2	0,12	1,81		Л 120×80×10	Горячекатаная марки Ст. 3 по ГОСТ 380-50	3,02
	6	—	Л 120×80×10	40	2	0,08	1,21				
К6	7		10	1450	1	1,45	0,9	1,20	10	Горячекатаная круглая марки Ст. 3 по ГОСТ 380-50	0,9
	8		4Т	1450	1	1,45	0,14		4Т	Холоднотянутая низкоуглеродистая проволока по ГОСТ 6727-53	0,3
	9		4Т	125	13	1,63	0,16				
С1	8	То же, что для каркаса К6	4Т	1450	32	16,4	4,6	9,32	4Т	Холоднотянутая низкоуглеродистая проволока по ГОСТ 6727-53	9,32
	10		4Т	5960	8	17,68	4,72				
Стержни угловые	11		10	810	8 (на одну плиту)	6,48	4,0	4,0	10	Горячекатаная круглая марки Ст. 3 по ГОСТ 380-50	4,0

Стандартгиз.

Подписано к печати 10/1 1957 г.

2 л. л.

Тир. 6000

Зак 2797

Тип. «Московский печатник». Москва, Лялин пер., 6