ГОСУДАРСТВЕННЫЙ КОМИТЕТ ПО ГРАЖДАНСКОМУ СТРОИТЕЛЬСТВУ И АРХИТЕКТУРЕ ПРИ ГОССТРОЕ СССР

ТИПОВЫЕ КОНСТРУКЦИИ И ДЕТАЛИ ЗДАНИЙ И СООРУЖЕНИЙ

# ИИ-04

# СБОРНЫЕ ЭЛЕМЕНТЫ ЗДАНИЙ КАРКАСНОЙ КОНСТРУКЦИИ

## СЕРИЯ ИИ-04-6

# ДИАФРАГМЫ ЖЕСТКОСТИ

ВЫПУСК 6

## ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫЕ ДИАФРАГМЫ ЖЕСТКОСТИ ДЛЯ ОРГАНИЗАЦИИ ПРОЕМА ПОСЕРЕДИНЕ ПРОЛЕТА

12917
ЦЕНА 0-27
1-0-30

gost.e-ecolog.ru

Тиражировано Свердловским филиалом ЦИТП

620062 г.Свердловск-62 ул. Генеральская, 3-А

Заказ 4125 Тираж 2000 Цена 0-24

Инв.№ 12917 1974 г.

ГОСУДАРСТВЕННЫЙ КОМИТЕТ ПО ГРАЖДАНСКОМУ СТРОИТЕЛЬСТВУ И АРХИТЕКТУРЕ ПРИ ГОССТРОЕ СССР

ТИПОВЫЕ КОНСТРУКЦИИ И ДЕТАЛИ ЗДАНИЙ И СООРУЖЕНИЙ

# ИИ-04

# СБОРНЫЕ ЭЛЕМЕНТЫ ЗДАНИЙ КАРКАСНОЙ КОНСТРУКЦИИ

## СЕРИЯ ИИ-04-6

# ДИАФРАГМЫ ЖЕСТКОСТИ

Выпуск 6

## ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫЕ ДИАФРАГМЫ ЖЕСТКОСТИ ДЛЯ ОРГАНИЗАЦИИ ПРОЕМА ПОСЕРЕДИНЕ ПРОЛЕТА

РАЗРАБОТАНЫ
ГИПРОНИИЗДРАВОМ
МИНИСТЕРСТВА
ЗДРАВООХРАНЕНИЯ СССР

УТВЕРЖДЕНЫ
ПРИКАЗОМ
ГОСУДАРСТВЕННОГО КОМИТЕТА
ПО ГРАЖДАНСКОМУ СТРОИТЕЛЬСТВУ
И АРХИТЕКТУРЕ при ГОССТРОЕ СССР
от 1973 г №

г. Москва

| | Лист | Стр. |
|---|---|---|
| Содержание | с-1; п-1 | 2 |
| Пояснительная записка | с-1; п-1; п-2 | 2,3 |
| Монтажная схема диафрагм жесткости | 1 | 4 |
| Диафрагмы жесткости Д-14-33, Д-14-42. | | |
| Общий вид и разрезы | 2 | 5 |
| Армирование диафрагм жесткости Д-14-33, Д-14-42 | 3 | 6 |
| Арматурные каркасы К-18, К-19. | 4 | 7 |
| Сетки С-19 С-20 | | |


## I. Общая часть

Серия ИИ-04-6, выпуск 6 содержит дополнительные рабочие чертежи сборных диафрагм жесткости для каркасных зданий /связевой вариант каркаса ИИ-04 с сечением колонн 40×40 и 30×30 см/. Районы строительства, методы конструирования, расчетные нагрузки - аналогичны принятым в серии ИИ-04-6, выпуск 5 (часть I)

Диафрагмы жесткости разработаны для применения в строительстве зданий каркасной конструкции ИИ-04 высотой до 12 этажей включительно.

Диафрагмы жесткости предназначаются для организации проема посередине 6- -метрового пролета в плоскости, перпендикулярной направлению ригелей, для высот этажей $H_{эт}$ = 3.3 и 4.2 м в компоновке с диафрагмами жесткости с проемами по серии ИИ-04-6, выпуск 5 (часть I). Они запроектированы железобетонными гладкими, сплошными и толщиной 14 см.

## II. Основные расчетные положения

1. Расчет диафрагм жесткости произведен по методике серии ИИ-04-0, выпуск 6 „Указания по применению изделий." Для зданий до 4-х этажей с подвалом подбор диафрагм производится в соответствии с рекомендациями, приведенными на листах 31-32 серии ИИ-04-0, выпуск 6

Для зданий большей этажности подбор и расчет диафрагм производится по методике, приведенной в разделах 5.1 ÷ 5.7 вышеуказанного выпуска.

2. После предварительного определения количества диафрагм по методике раздела 5.1 „Указаний" производится проверка жесткости здания и прочности диафрагм.

3. Проверка жесткости здания.

Жесткость здания должна удовлетворять условию обеспечения относительного прогиба здания от изгиба не более $f/H = 1/1000$ /без учета поворота фундамента/.

Эта проверка производится по методике раздела 5.7 „Указаний."

При этом жесткость диафрагмы „В факт." определяется по формуле:

$$B_{факт.} = B \cdot K_{деф.}$$

где B - жесткость диафрагмы как монолитного стержня, принимая в соответствии с таблицей 1 настоящей серии.


ГИП. ИНЖ. ОСК Семенов
Рук. группы Кремер
Проверил Семенов

$K_{деф}$ - коэффициент снижения жесткости с учетом деформативности вертикальных швов, определяемый в зависимости от отношения высоты здания к высоте поперечного сечения диафрагмы в соответствии с „Указаниями" ИИ-04-0, выпуск 0 (рис. 4, лист 13).

4. Проверка прочности диафрагмы производится в соответствии с разделом 5 б „Указаний" ИИ-04-0, выпуск 6.

а). Проверка прочности диафрагмы по нормальным сечениям производится по формулам (5.11) и (5.12). При этом параметры несущей способности диафрагмы, входящей в вышеуказанные формулы, принимаются по таблице 2 настоящей серии в зависимости от типа примыкающих колонн, принятых по серии ИИ-84-0, вып. 6.

б) Проверка прочности диафрагмы по вертикальным швам производится также по методике вышеуказанной серии из условия (5.14) по формуле (5.15). При этом должна быть проверена прочность всех швов диафрагмы, в том числе и надпроемных перемычек. [T] - суммарная несущая способность закладных деталей одного этажа на сдвиг, равная 45т при высоте этажа 3.3м и 60 т при высоте этажа 4.2 м, а для перемычек - 55т при высоте этажа 3.3 м и 98т - при высоте этажа 4.2 м. Величины $\bar{S}/J$, входящие в формулу (5.15) - принимаются по таблице 1 настоящей серии:

## Таблица 1

### Геометрические и жесткостные характеристики диафрагмы

(с колоннами сечением 40×40 см)

| Тип диафрагм | Эскиз | Высота сечения диафрагм в м | Площадь поперечного сечения F м² | Y центр. тяж. м | Момент инерции J м⁴ | Жесткость при изгибе в тм² | $\bar{S}/J$ для сечений 1-1 | 2-2 | 3-3 |
|---|---|---|---|---|---|---|---|---|---|
| 23 |  1 2 3 | 6.0 | 0.92 | 3.0 | 4.91 | $13.1 \cdot 10^6$ | 0.098 | 0.182 | 0.204 |

## Таблица 2

### Параметры несущей способности диафрагмы

(с колоннами сечением 40×40 см)

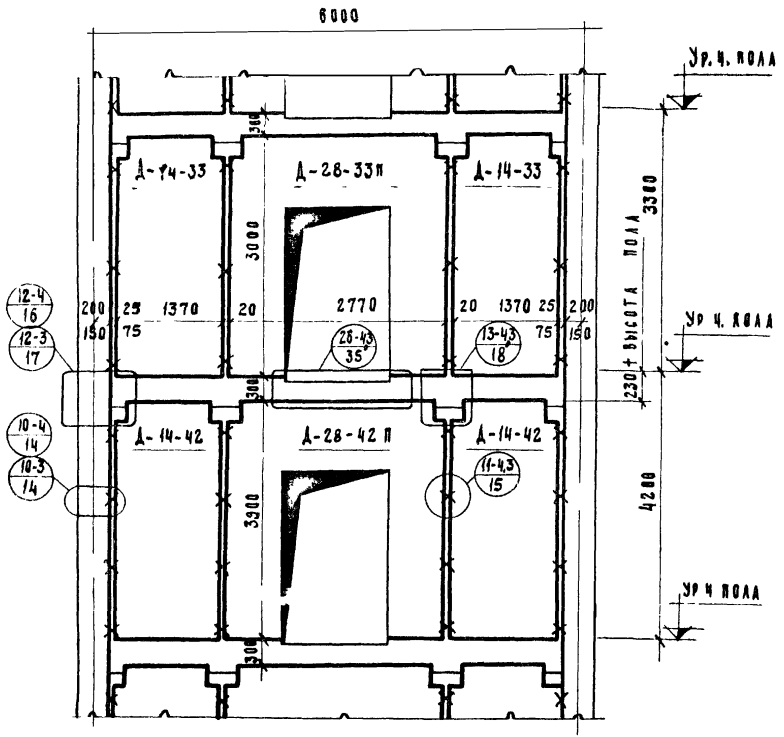
| Тип диафрагмы | Тип колонн | $N_ц$ т | $N_{гр}$ т | M тм | $\lambda$ $м^{-1}$ | $\beta$ м |
|---|---|---|---|---|---|---|
| 23 | 1 | 830 | 370 | 75 | 0.35 | 2.95 |
| | 2 | 870 | 380 | 75 | 0.37 | 2.95 |
| | 3 | 920 | 390 | 80 | 0.39 | 2.95 |
| | 4 | 975 | 405 | 95 | 0.41 | 2.95 |
| | 5 | 1070 | 415 | 200 | 0.43 | 2.95 |
| | 6 | 1140 | 425 | 230 | 0.45 | 2.95 |

### Примечания к таблицам 1 и 2:

1. Расчетная жесткость диафрагмы „В факт" определяется умножением табличной величины „В" на коэффициент $K_{деф}$, который зависит от отношения H/ℓ (H - высота здания, ℓ - высота сечения диафрагмы) и принимается по графику рис. 4 „Указаний"
2. В таблице 1 приведены величины отношения статического момента части поперечного сечения диафрагмы, отсеченной вертикальным швом, к моменту инерции диафрагмы $\bar{S}/J$ - для трех расчетных сечений (два - по линиям связи на закладных деталях и одно по перемычке).
3. Типам колонн с 1 по 6 в таблице 2 соответствует их несущая способность при центральном сжатии в тоннах:

| Тип колонн | 1 | 2 | 3 | 4 | 5 | 6 |
|---|---|---|---|---|---|---|
| Несущая способность | 240 | 290 | 340 | 400 | 520 | 580 |

## Монтажная схема диафрагм жесткости




### Условные обозначения

× — Места соединений



— Номер узла

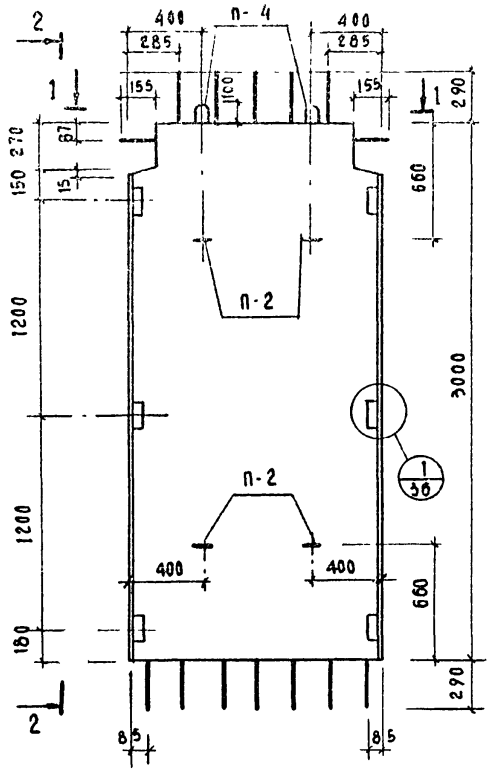
— Номер листа серии ИИ-04-10, выпуск 5

### Примечания:

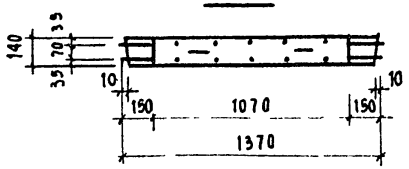
1. Диафрагмы жесткости Д-28-33 п и Д-28-42 п см. в выпуске 5 (часть I) серии ИИ-04-6.
2. Узлы крепления диафрагм жесткости см. в выпуске 5 серии ИИ-04-10
3. Диафрагмы жесткости Д-14-33, Д-14-42 см листы 2-4 настоящего выпуска.

Гипростроммаш г. Москва
Гл. инж. в/с Осипова
Рук. группы Кремер
Ст. техник Захарова
Сделано Кремер Захарова

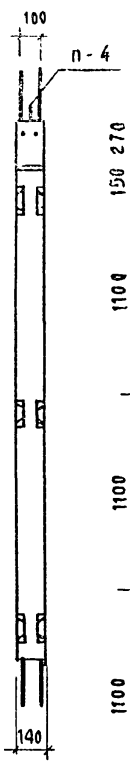
Д - 14 - 33



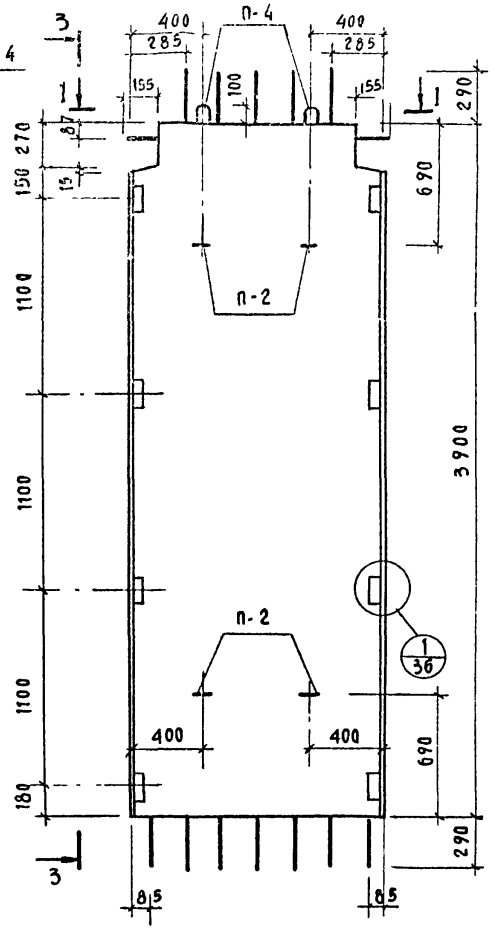

1 - 1



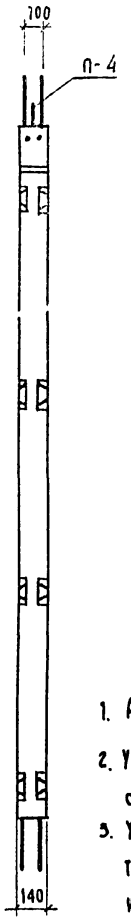

2 - 2




Д - 14 - 42




3 - 3



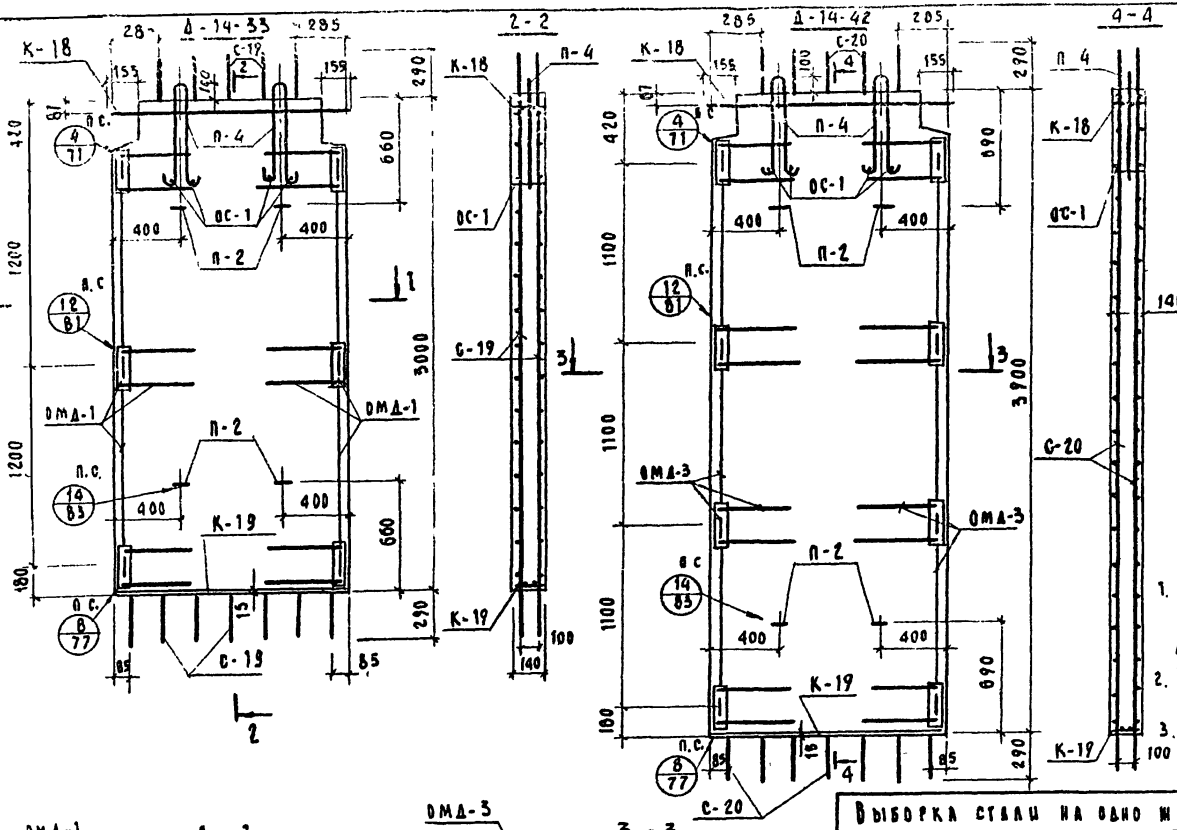

Показатели на одно железобетонное изделие

| Марка изделия | Вес т | Марка бетона | Объем бетона м³ | Расход стали кг |
|---|---|---|---|---|
| Д-14-33 | 1.45 | 300 | 0.58 | 96.1 |
| Д-14-42 | 1.88 | 300 | 0.75 | 119.0 |

## Примечания:

1. Армирование см. на листе 3
2. Узел 1/36 см. в выпуске 5 (часть I) серии ИИ-04-6
3. Указания по изготовлению, транспортировке и складированию см. пояснительную записку в выпуске 5 (часть I) серии ИИ-04-6.

| ТК | Диафрагмы жесткости | Серия ИИ-04-6 | |
|---|---|---|---|
| 1973 | Диафрагмы жесткости Д-14-33, Д-14-42. Общий вид и разрезы | Выпуск 6 | Лист 2 |




## Спецификация стальных изделий на одно ж.б. изделие

| Марка ж.б. изделия | Марка стальн. изд. | Колич. штук | Серия и листа |
|---|---|---|---|
| Д-14-33 / Д-14-42 | ОМД-1 | 2 | Серия ИИ-04-6, выпуск 6, лист 17 |
| | ОМД-3 | 2 | |
| | П-2 | 4 | |
| | П-4 | 2 | |
| | ОС-1 | 4 | |
| | С-19 | 2 | Серия ИИ-04-6 выпуск 6 лист 4 |
| | С-20 | 2 | |
| | К-18 | 1 | |
| | К-19 | 1 | |

## Примечания:

1. В таблице „Спецификация стальных изделий" запись дробью: в числителе для Д-14-33, а в знаменателе - для Д-14-42.
2. Узлы см. в выпуске 5 (часть I) серии ИИ-04-6.
3. Обваловку см. на листе 2.

## Выборка стали на одно железобетонное изделие, кг

| Марка изделия | Горячекатаная арматурная сталь ГОСТ 5781-82* Класса А-I | | | | Горячекатаная арматурная сталь ГОСТ 5781-82* Класса А-III | | | | | | | Прокат в ст.3пс6 ГОСТ 380-71 | | | Всего |
|---|---|---|---|---|---|---|---|---|---|---|---|---|---|---|---|
| | 18 В I | 14 А I | | итого | Ø мм 25 А III | 22 А III | 12 А III | 10 А III | 6 А III | итого | | Сечение, мм 80×10 | | итого | |
| Д-14-33 | 6.1 | 7.3 | | 13.4 | 10.6 | 21.2 | 9.6 | 0.4 | 21.2 | 65.0 | | 19.7 | | 19.7 | 96.1 |
| Д-14-42 | 6.1 | 7.3 | | 13.4 | 10.6 | 28.4 | 12.8 | 0.4 | 27.2 | 79.4 | | 26.2 | | 26.2 | 119.0 |

ГИПРОНИИЗДРАВ г. Москва

Гл. инж. отд. Зиновьев; Нач. группы Семенов; Техник Набодрин; Конструктор Кочухова; Проверил Семенов; Н. контр. Кочухова; 181 Архивный

ТК 1973

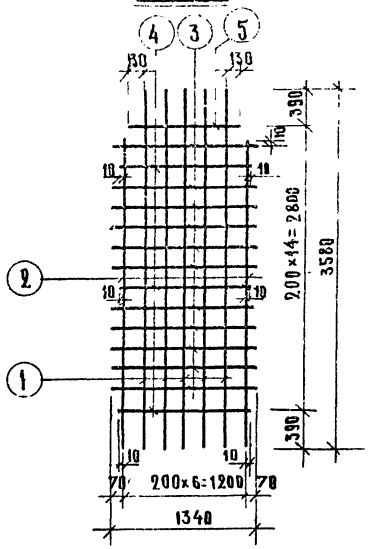
# ДИАФРАГМЫ ЖЕСТКОСТИ

## Армирование диафрагм жесткости Д-14-33, Д-14-42

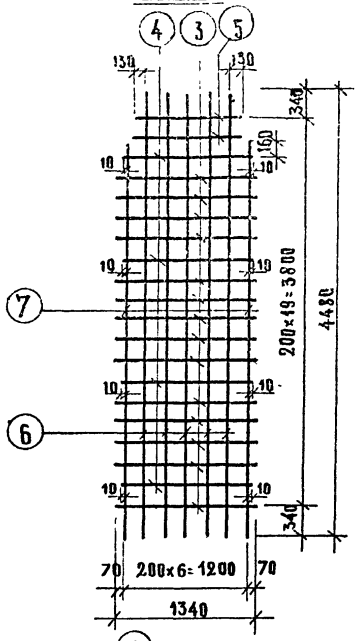
Серия ИИ-04-6 Выпуск 6 Лист 3

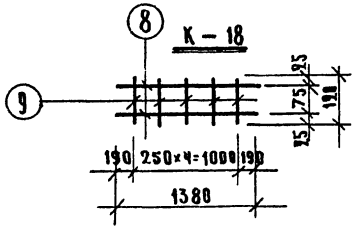
12917

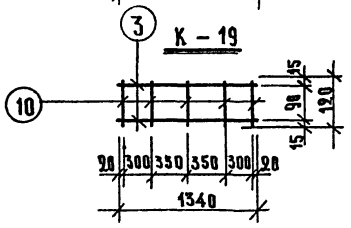
С – 19




С – 20




Спецификация стали на одно стальное изделие

| Марка изделия | № поз. | Сечение мм | Длина мм | Кол-во шт. | Вес, кг поз. | Вес, кг всех | Вес, кг марки |
|---|---|---|---|---|---|---|---|
| С-19 | 1 | ⌀6AIII | 3580 | 5 | 0.80 | 4.00 | 9.69 |
| | 2 | ⌀6AIII | 3000 | 2 | 0.67 | 1.34 | |
| | 3 | ⌀6AIII | 1340 | 11 | 0.30 | 3.30 | |
| | 4 | ⌀6AIII | 1220 | 3 | 0.27 | 0.81 | |
| | 5 | ⌀6AIII | 1060 | 1 | 0.24 | 0.24 | |
| С-20 | 3 | ⌀6AIII | 1340 | 14 | 0.30 | 4.20 | 12.50 |
| | 4 | ⌀6AIII | 1220 | 4 | 0.27 | 1.08 | |
| | 5 | ⌀6AIII | 1060 | 2 | 0.24 | 0.48 | |
| | 6 | ⌀6AIII | 4480 | 5 | 1.00 | 5.00 | |
| | 7 | ⌀6AIII | 3900 | 2 | 0.87 | 1.74 | |
| К-18 | 8 | ⌀25AIII | 1380 | 2 | 5.31 | 10.62 | 11.02 |
| | 9 | ⌀10AIII | 120 | 5 | 0.08 | 0.40 | |
| К-19 | 3 | ⌀6AIII | 1340 | 2 | 0.30 | 0.60 | 0.75 |
| | 10 | ⌀6AIII | 120 | 5 | 0.03 | 0.15 | |

Примечание:

Каркасы и сетки изготовлять с применением контактной точечной сварки в соответствии с СН 393-69, ГОСТ 10922-64 и ГОСТ 14098-68.

gost.e-ecolog.ru

| ТК 1973 | Диафрагмы жесткости | Серия ИИ-04-6 | |
|---|---|---|---|
| | Арматурные каркасы К-18, К-19. Сетки С-19, С-20 | Выпуск 6 | Лист 4 |