

Правительство Москвы  
Государственное унитарное предприятие г. Москвы  
«Научно-исследовательский институт московского строительства»  
НИИМосстрой

ИЖ 745 - 01

ИТЫ ПЕРЕКРЫТИЙ ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫЕ МНОГОПУСТОТНЫЕ ПРЕДВАРИТЕЛЬНО  
АПРЯЖЕННЫЕ СТЕНДОВОГО БЕЗОПАЛУБОЧНОГО ФОРМОВАНИЯ ВЫСОТОЙ  
1000 мм, ШИРИНОЙ 1200 мм, АРМИРОВАННЫЕ ВЫСОКОПРОЧНОЙ ПРОВОЛОКОЙ  
КЛАССА Вр11

( для ООО «Домостроительный комбинат № 2 » )

РАБОЧИЕ ЧЕРТЕЖИ



РАЗРАБОТАНО ГУП «НИИМосстрой»

директора

Коровяков В.Ф.

отделом

Щукин В.С.

СОГЛАСОВАНО НИИЖ  
Зам. директора  
Зав. лабораторией



Мухамедиев Т.А.

Залесов А.С.

## СОДЕРЖАНИЕ АЛЬБОМА

№№ стр.

№№ листов

3. Содержание альбома .....	1
4,5. Пояснительная записка .....	2,3
6. Номенклатура изделий .....	4
7. Расчетная схема. Схема испытаний. Схема опирания плит. Общий вид .....	5
8-12. Нагрузки .....	6-10
13. Армирование .(Количество проволок ф5Вр11 нижней арматуры) .....	11
14. Графики зависимости « $q_p - L$ » .....	12
15-17. Таблица расхода стали на изделие .....	13-15

Изм.	Код. ун.	Лист	Ч.док.	Подп.	Дата
Эзв. отвслом	Шукин	И.И.			
Гл. констр.					
Вед. констр.	Сергеева	С.А.			
Конструктор					

и ж 745 -01

СОДЕРЖАНИЕ  
АЛЬБОМА

Стадия	Лист	Листов
Р	1	15
ГУП «НИИМосстрой»		

## ПОЯСНИТЕЛЬНАЯ ЗАПИСКА

Настоящий альбом ИЖ 745-01 разработан по заданию ООО «Домостроительный комбинат №2» г. Самара и содержит рабочие чертежи многопустотных плит стендового безопалубочного формования шириной 1,2 м, высотой 300 мм, с рабочей арматурой диаметром 5 мм класса ВрII.

### 1. ОБЛАСТЬ ПРИМЕНЕНИЯ

1.1 Плиты перекрытий, разработанные в настоящем выпуске альбома рабочих чертежей, предназначены для применения в жилых, общественных и производственных зданиях с несущими стенами из кирпича или крупных блоков, а также в каркасных и сборно-монолитных зданиях, возводимых в обычных условиях строительства.

1.2 Плиты безопалубочного формования могут применяться в зданиях, возводимых по действующим проектам, взамен плит с круглыми пустотами, изготавляемых по агрегатно-поточной или конвейерной технологии.

1.3 Плиты перекрытий запроектированы под расчетные равномерно-распределенные нагрузки (сверху собственной массы плиты) от 300 до 2100 кгс/м<sup>2</sup>.

1.4 В альбоме рабочих чертежей приведены плиты высотой 300 мм, шириной 1200 мм, длиной от 3,6 до 12 м с градацией 0,6 м. Армирование и несущая способность плит промежуточных длин следует принимать по ближайшей приведенной плите большего размера.

Дополнительно в рабочие чертежи на листах № 12 включен график зависимости расчетной нагрузки от длины плиты при различных количествах проволок Ø5ВрII в нижней зоне.

Использование зависимостей графика позволяет более дифференцированно подойти к определению армирования при заданных пролетах и действующих нагрузках.

Кроме того, в графике несколько увеличен диапазон нагрузок и пролетов.

1.5 В верхней зоне принято армирование в виде 8Ø5ВрII или 4Ø5ВрII.

При соответствующем обосновании допускается в отдельных плитах верхнюю арматуру не устанавливать или принимать другое ее количество. Плиты перекрытий без верхней арматуры должны применяться преимущественно в каркасных зданиях, в малоэтажном строительстве с обеспечением шарнирной схемы опирания.

1.6 Заделка пустот в торцах плит, заводимых в кирпичные или блочные стены, не требуется, если напряжения сжатия в стенах от расчетных нагрузок вышележащих этажей не превышает 45 кгс/см<sup>2</sup>.

1.7 Для плит, защемленных на опорах, при значительных нагрузках на торцы плит, заводимых в кирпичные или блочные стены, следует проверить прочность нормальных сечений опорных участков с учетом наличия верхней арматуры.

1.8 Плиты перекрытий с армированием 54;18Ø5ВрII имеют расчетный предел огнестойкости REI 60 (обозначение в соответствии со СНиП 21-01-97) и могут применяться в жилых, общественных и производственных зданиях I степени огнестойкости (за исключением многофункциональных зданий и комплексов, возводимых в Москве, а также зданий высотой более 75 м).

Плиты перекрытий, армированные 12;15Ø5ВрII, имеют расчетный предел огнестойкости не менее 45 мин., что допускает их применение в зданиях II степени огнестойкости.

### 2. ТЕХНИЧЕСКИЕ ТРЕБОВАНИЯ

2.1 Расчет плит произведен в соответствии с требованиями СНиП 2.03.01-84 «Бетонные и железобетонные конструкции».

2.2 Напрягаемая арматура запроектирована из высокопрочной проволоки класса Вр1400-1 (ВрII) по ГОСТ 7348-81 диаметром 5 мм.

2.3 Для изготовления плит предусмотрен тяжелый бетон класса В40 по прочности на сжатие.

2.4 Величина начального предварительного напряжения нижней арматуры 12000 кгс/см<sup>2</sup>, верхней – 5000 кгс/см<sup>2</sup>.

Величины напряжений в арматуре, контролируемые по длине стена перед бетонированием, должны быть не ниже: в нижней зоне – 10000 кгс/см<sup>2</sup>, в верхней – 4000 кгс/см<sup>2</sup>.

Имя	Кол. уч	Лист	№ док.	Прдл.	Дата
Зав. отделом	Шукин	Литеру			
Гл. констр.					
Вед. констр.	Сергеева	Серг			
Конструктор					

ИЖ 745-01

Пояснительная записка

Страница	Лист	Лицо
Р	2	1
ГУП «НИИМосстрой»		

2.5 Прочность бетона к моменту плавного отпуска напряжения арматуры с помощью гидроциклических насосов на активном конце стендов должна быть не выше 280 кгс/см<sup>2</sup>.

Нормируемая передаточная прочность бетона к моменту разрезки монолита на изделия должна составлять 70% от класса бетона по прочности на сжатие.

При этом концы монолита длиной не менее 500 мм у обоих концов щита должны отрезаться в связи с возможной потерей анкеровки арматуры этих участков.

Прокалывание проволок, замеренное на торцах плит после разрезки дисков, может составлять в сумме с обоих торцов не более 1,4 мм для каждой проволоки.

2.6 На рабочих чертежах приведены таблицы для определения количества необходимой арматуры при различных пролетах и нагрузках на плиты.

Минимальное количество проволок – 12. Для плит, армированных в нижней зоне 54-27Ø5ВрII, в верхней зоне принято 8 проволок Ø5ВрII. Для плит, армированных в нижней зоне 12-22Ø5ВрII, в верхней зоне устанавливаются 405ВрII.

При соответствующем обосновании допускается в отдельных плитах верхнюю арматуру не устанавливать или принимать другое ее количество.

2.7 Марки плит обозначены буквенно-цифровыми индексами. Например: ЗПБ 90-12-8

где: ЗПБ – плита перекрытия, изготовленная методом непрерывного формования, высотой 300 мм;

90 – длина в дм; 12 – ширина в дм;

8 – расчетная нагрузка, сверх собственной массы в кН/м<sup>2</sup>(800 кгс/м<sup>2</sup>)

2.8 Нормируемая отпускная прочность бетона плит принята 70% от класса (марки) бетона по прочности на сжатие. При этом завод-изготовитель должен гарантировать достижение прочности, соответствующей классу бетона В40, в 28-дневном возрасте со дня изготовления.

2.9 Фактическая прочность бетона (в возрасте 28 суток, передаточная отпускная) должна соответствовать требуемой, называемой по ГОСТ 8105-86 в зависимости от нормируемой прочности бетона и показания фактической однородности бетона.

2.10 Перед началом массового изготовления следует провести испытания опытных образцов плит в соответствии с ГОСТ 8829-94 на нагрузки, приведенные в рабочих чертежах.

Марки плит – представителей для проведения испытаний следует согласовать с авторами проекта. При испытании опытных образцов прочность бетона плит должна быть не выше проектной марки.

Контрольные нагрузки при испытаниях и контрольные прогибы приведены на листах № 10.

2.11 При фактических характеристиках бетона и арматуры, превышающих проектные, следует производить дополнительную проверку с учетом фактических характеристик бетона и арматуры согласно приложению к ГОСТ 8829-94.

2.12 При испытании под нагрузкой, равной контрольной нагрузке по прочности, смещение концов арматуры относительно бетона на торцах должно составлять не более 0,1 мм при испытании одного изделия и не более 0,2 мм при испытании двух и более изделий.

2.13 Во всех плитах при контрольной нагрузке по жесткости и трещиностойкости трещины при испытании не должны образовываться.

2.14 Подъем плит должен производиться краном с применением захватных устройств, специальных траверс, а также страховочных приспособлений.

2.15 Систематический контроль качества, правила приемки, паспортизация, складирование и транспортирование плит должны осуществляться в соответствии с ГОСТ 13015-2003.

Места опирания плит при складировании и транспортировании показаны на чертеже общего вида изделия. Прокладки между плитами по высоте штабеля должны располагаться строго одна над другой.

Плиты следует изготавливать в соответствии с требованиями ГОСТ 9561-91 «Плиты перекрытий железобетонные многопустотные для зданий и сооружений».

Изм.	Кол. уч.	Лист	№ вкл.	Лист	Дата
Зав. отделом	Щукин	Сергей	—		
Гл. констр.					
Вед. констр.	Сергеева	Сергей			
Конструктор					

и Ж 745 -01

Пояснительная  
записка

Страница	Лист	Листов
Р	3	15

НИИМосстрой

№№ п.п	Марка изделия	Эскиз изделия	Параметры изделия					Расход материалов					№№ лист.	
			Размеры, мм			Площадь, м <sup>2</sup>	Объем, м <sup>3</sup>	Проектная масса, т	Тяжелый бетон, м <sup>3</sup> (γ=2400 кг/м <sup>3</sup> )					
			Д	III	В				Класс B40					
1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15
1	ЗПБ 120-12...		11980	1195	300	14,32	4,11	5,33	2,13					5,15
2	ЗПБ 114-12...		11380	1195	300	13,6	3,91	5,08	2,03					5,15
3	ЗПБ 108-12...		10780	1195	300	12,88	3,70	4,80	1,92					5,15
4	ЗПБ 102-12...		10180	1195	300	12,17	3,50	4,53	1,81					5,15
5	ЗПБ 96-12...		9580	1195	300	11,45	3,29	4,28	1,71					5,15
6	ЗПБ 90-12...		8980	1195	300	10,73	3,08	4,08	1,60					5,15
7	ЗПБ 84-12...		8380	1195	300	10,01	2,88	3,73	1,49					5,15
8	ЗПБ 78-12...		7780	1195	300	9,30	2,67	3,45	1,38					5,15
9	ЗПБ 72-12и V		7180	1195	300	8,58	2,47	3,20	1,28					5,15
10	ЗПБ 66-12...		6580	1195	300	7,86	2,26	2,93	1,17					5,15
11	ЗПБ 60-12...		5980	1195	300	7,15	2,05	2,65	1,06					5,15

ПРОЕКТНАЯ МАССА БЕТОНА ПОСЧИТАНА ПРИ

$$\gamma_{бет} = 2500 \text{ кг/м}^3$$

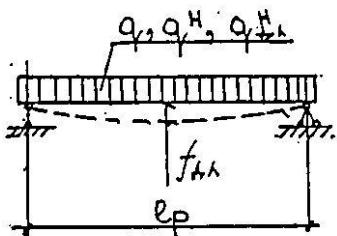
Изм.	Кол. уч.	Лист	Но. док.	Подпись	Дата
Зав. отделом	Шукин				
Гл. констр.					
Вед. констр.	Сергеева				
Конструктор					

ИЖ 745-01

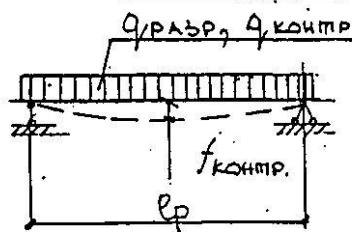
НОМЕНКЛАТУРА  
ИЗДЕЛИЙ

Стали	Лист	Листов
Р	А	15
ГУП «НИИМосстрой»		

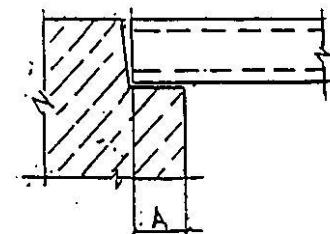
### Расчетная схема



### СХЕМА ИСПЫТАНИЙ НА ПРОЧНОСТЬ, ЖЕСТКОСТЬ И ТРЕЩИНОСТОЙКОСТЬ.

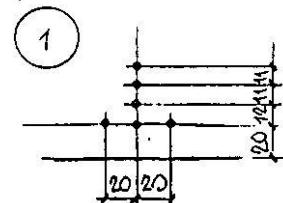
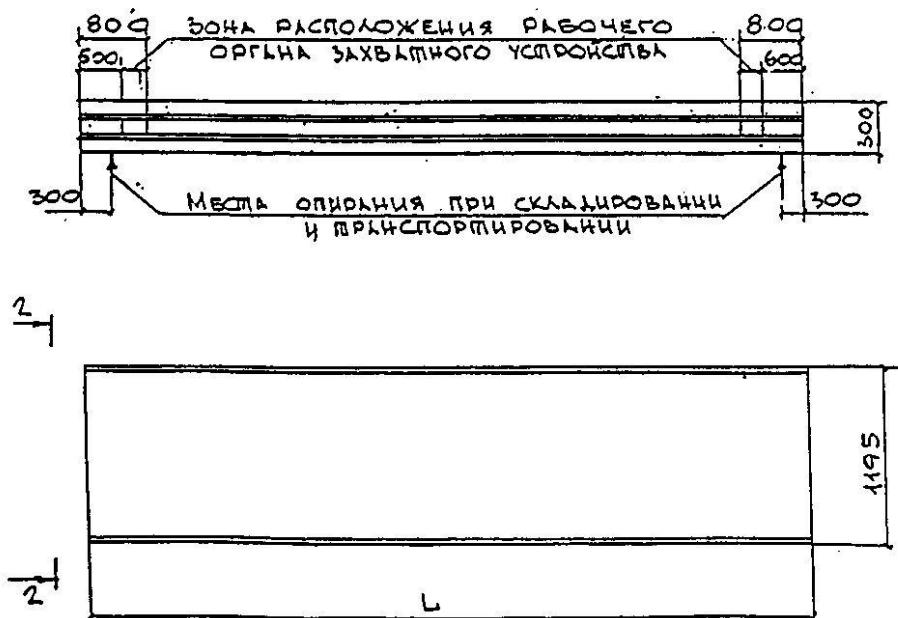


### Схема опирания плинт

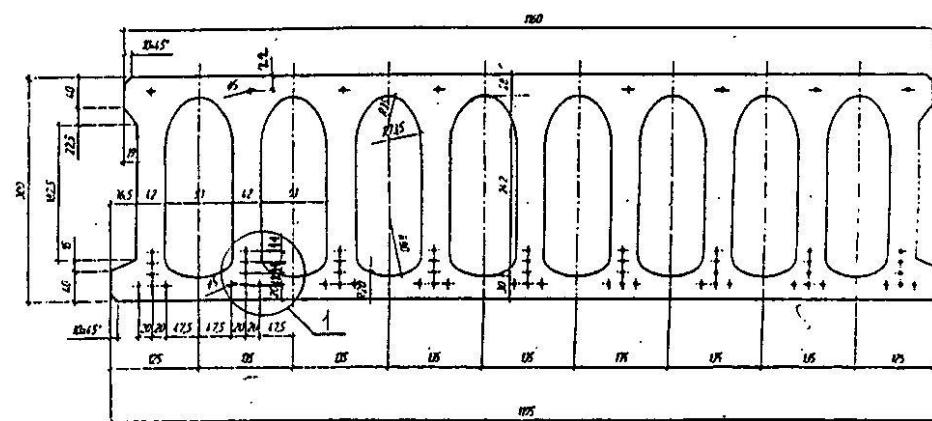


Минимальная глубина  
опирания, 'A': на бетон - 100 мм  
на кирпич - 120 мм

1-1



2-2



### ПРИМЕЧАНИЕ

Испытания плинт на прочность, жесткость и трещиностойкость производить согласно требованиям ГОСТ 8829-94

ИЖ 745 - 01				
Изм.	Кол. уч.	Лист	Недок.	Подпись
Зав. отделом	Шукин	15		
Гл. констр.				
Вед. констр.	Сергеева	Сергей		
Конструктор				

Расчетная схема.  
Схема испытаний.  
Схема опирания плинт.  
Общий вид.

Стадия	Лист	Листов
Р	5	15

ГУП  
«НИИМосстрой»

МАРКА ПЛИТЫ	РАСЧЕТНЫЙ ПРОЛЕТ, м	К РАСЧЕТНОЙ СХЕМЕ						К СХЕМЕ ИСПЫТАНИЙ					
		УНИФИЦИРОВАННАЯ НАГРУЗКА КГС/М <sup>2</sup>			ПОЛНАЯ НАГРУЗКА КГС/М <sup>2</sup>			ПРОГИБ В СЕРЕДИНЕ ПРОЛЕТА м	УЧИТЫВАЯ ПРОЧНОСТЬ БЕТОНА КГС/М <sup>2</sup>	q <sup>*</sup> КОНТР. КГС/ М <sup>2</sup>	КОНТРОЛЬНЫЙ ПРОГИБ В СЕРЕДИНЕ ПРОЛЕТА м	q <sup>#</sup> РАЗР. КГС/М <sup>2</sup>	
		q <sub>Y</sub>	q <sub>Y</sub> <sup>H</sup>	q <sub>Y</sub> <sup>H</sup> <sub>ДЛ</sub>	q <sub>Y</sub>	q <sub>Y</sub> <sup>H</sup>	q <sub>Y</sub> <sup>H</sup> <sub>ДЛ</sub>						
3ПБ120-12-6	1190	600	500	350	1040	900	750	3,6	524	500	6,8	1055	1265
4,5		450	360	210	890	760	610	3,0	524	360	5,2	845	1025
3		300	240	150	740	640	550	3,0	524	240	4,2	635	785
3ПБ114-12-8	1130	800	670	520	1240	1070	920	4,0	524	670	7,6	1335	1585
6		600	500	350	1040	900	750	2,6	524	500	5,5	1055	1265
4,5		450	360	210	890	760	610	2,3	524	360	4,6	845	1025
3		300	240	150	740	640	550	2,6	524	240	3,0	635	785
3ПБ108-12-8	1070	800	670	520	1240	1070	920	3,3	524	670	6,1	1335	1585
6		600	500	350	1040	900	750	2,9	524	500	4,8	1055	1265
4,5		450	360	210	890	760	610	2,4	524	360	3,8	845	1025
3		300	240	150	740	640	550	1,9	524	240	2,7	635	785
3ПБ120-12-8	1190	800	670	520	1240	1070	920	4,7	590	670	8,5	1335	1585

\*) НАГРУЗКА СВЕРХ СОБСТВЕННОЙ МАССЫ ИЗДЕЛИЯ.

Изм.	Кол. уч	Лист	Редок.	Подп.	Дата
Зав. отделом	Шукин				
Гл. констр.					
Вед. констр.	Сергеева				
Конструктор					

ИЖ745-01

НАГРУЗКИ

Стадия	Лист	Лис
Р	6	15
ГУП		

МАРКА ПЛИТЫ	РАСЧЕТНЫЙ ПРОЛЕТ, mm	К РАСЧЕТНОЙ СХЕМЕ						К СХЕМЕ ИСПЫТАНИЙ				
		УНИФИЦИРОВАННАЯ НАГРУЗКА kgf/cm <sup>2</sup>			ПОЛНАЯ НАГРУЗКА kgf/cm <sup>2</sup>			ПРОГРЕССИЯ В СЕРЕДИНЕ ПРОЛЕТА f, cm	КУБИКОВАЯ ПРОЧНОСТЬ БЕТОНА kgf/cm <sup>2</sup>	q <sub>контр</sub> kgf/cm <sup>2</sup>	КОНТРОЛЬНЫЙ ПРОГРЕССИЯ В СЕРЕДИНЕ ПРОЛЕТА t, cm	q <sub>разр.</sub> kgf/cm <sup>2</sup>
		q	q <sup>H</sup>	q <sub>VAN</sub> <sup>H</sup>	q	q <sup>H</sup>	q <sub>VAN</sub> <sup>H</sup>					
3П5102-12-10	1010	1000	850	700	1440	1250	1100	3,3	524	850	6,2	1615 1905
		800	670	520	1240	1070	920	2,7	524	670	4,9	1335 1585
		600	500	350	1040	900	750	2,3	524	500	3,8	1055 1265
		450	360	210	890	760	610	1,9	524	360	2,7	845 1025
		300	240	150	740	640	550	1,6	524	240	2,2	635 785
3П596-12-12,5	950	1250	1050	900	1690	1450	1300	2,8	524	1050	5,5	1965 2805
		1000	850	700	1440	1250	1100	2,4	524	850	4,5	1615 1905
		800	670	520	1240	1070	920	2,1	524	670	3,8	1335 1585
		600	500	350	1040	900	750	1,8	524	500	2,7	1055 1265
		450	360	210	890	760	610	1,5	524	360	2,4	845 1025
		300	240	150	740	640	550	1,2	524	240	1,7	635 785

\*) НАГРУЗКА СВЕРХ СОСТАВНОЙ МАССЫ ИЗДЕЛИЯ.

Изм.	Кол. уч.	Лист	№ док.	Подп.	Дат
Злк отделом		Шухин			
Гл констр					
Всг констр	Сергеева	127			

ИЖ 745-01

4 кг - 312

МАРКА ПЛИТЫ	РАСЧЕТНЫЙ ПРОЛЕТ, м	К РАСЧЕТНОЙ СХЕМЕ						К СХЕМЕ ИСПЫТАНИЙ					
		УНИФИЦИРОВАННАЯ НАГРУЗКА КГС/М <sup>2</sup>			ПОЛНАЯ НАГРУЗКА КГС/М <sup>2</sup>			ПРОГРЕССИЯ В СЕРЕДИНЕ ПРОЛЕТА УЧИТАВ ПРОЧНОСТЬ БЕТОНА КГС/СМ <sup>2</sup>	$q_{\text{КОНТР}}^*$ КГС/М <sup>2</sup>	КОНТРОЛЬНЫЙ ПРОГРЕССИЯ В СЕРЕДИНЕ ПРОЛЕТА УЧИТАВ ПРОЧНОСТЬ БЕТОНА КГС/СМ <sup>2</sup>	$q_{\text{РАЗР.}}^*$ КГС/М <sup>2</sup>		
		$q$	$q^H$	$q_{\Delta L}^H$	$q$	$q^H$	$q_{\Delta L}^H$				$C=1,4$	$C=1,6$	
3ПБ90-12-16	890	1600	1350	1200	2040	1750	1600	2,8	524	1350	5,3	2455	2865
12,5		1250	1050	900	1690	1450	1300	2,3	524	1050	4,5	1965	2305
10		1000	850	700	1440	1250	1100	2,1	524	850	3,6	1615	1905
8		800	670	520	1240	1070	920	1,7	524	670	2,9	1335	1585
6		600	500	350	1040	900	750	1,4	524	500	2,2	1055	1265
4,5		450	360	210	890	760	610	1,1	524	360	1,8	845	1025
3		300	240	150	740	640	550	0,8	524	240	1,4	635	785
3ПБ84-12-16	830	1600	1350	1200	2040	1750	1600	2,2	524	1350	4,2	2455	2865
12,5		1250	1050	900	1690	1450	1300	1,9	524	1050	3,3	1965	2305
10		1000	850	700	1440	1250	1100	1,6	524	850	2,7	1615	1905
8		800	670	520	1240	1070	920	1,4	524	670	2,2	1335	1585
6		600	500	350	1040	900	750	1,1	524	500	1,8	1055	1265
4,5		450	360	210	890	760	610	0,8	524	360	1,4	845	1025
3		300	240	150	740	640	550	0,7	524	240	1,1	635	785

\*) НАГРУЗКА СВЕРХ СОВСТВЕННОЙ МАССЫ ИЗДЕЛИЯ.

Изм.	Кол. уч.	Лист	№ док.	Подп.	Дата
Зав. отделом	Шукин	Ильин			
Гл. констр.					
Вед. констр.	Сергеева	Серг			
Конструктор					

ИЖ 745-01

НАГРУЗКА

Страница	Лист	Листо
Р	4	13
ГУП		
«НИИМостстро»		

МАРКА ПЛИТЫ	РАСЧЕТНЫЙ ПРОЛЕТ, м	К РАСЧЕТНОЙ СХЕМЕ						К СХЕМЕ ИСПЫТАНИЙ				
		УНИФИЦИРОВАННАЯ НАГРУЗКА КГС/М <sup>2</sup>			ПОЛНАЯ НАГРУЗКА КГС/М <sup>2</sup>			ПРОГИБ В СЕРЕДИНЕ ПРОЛЕТА f, см	КУБИКОВАЯ ПРОЧНОСТЬ БЕТОНА КГС/СМ <sup>2</sup>	q <sub>контр</sub> КГС/ М <sup>2</sup>	Контрольный прогиб в сверхн. проверке f <sub>контр</sub> см	q <sub>разр.</sub> КГС/М <sup>2</sup>
		q	q <sub>к</sub> <sup>H</sup>	q <sub>дл</sub> <sup>H</sup>	q	q <sub>к</sub> <sup>H</sup>	q <sub>дл</sub> <sup>H</sup>					
5ПБ 78-12- 21	770	2100	1750	1600	2540	2150	2000	2,0	524	1750	3,9	3155 3665
		1600	1350	1200	2040	1750	1600	1,8	524	1350	3,2	2455 2865
		1250	1050	900	1690	1450	1300	1,4	524	1050	2,5	1965 2305
		1000	850	700	1440	1250	1100	1,2	524	850	2,0	1615 1905
		800	670	520	1240	1070	920	1,1	524	670	1,9	1335 1585
		600	500	350	1040	900	750	0,8	524	500	1,3	1055 1265
		450	360	210	890	760	610	0,6	524	360	1,0	845 1025
		300	240	150	740	640	550	0,5	524	240	0,7	635 785
3ПБ 72-12- 21	710	2100	1750	1600	2540	2150	2000	1,5	524	1750	2,8	3155 3665
		1600	1350	1200	2040	1750	1600	1,3	524	1350	2,3	2455 2865
		1250	1050	900	1690	1450	1300	1,0	524	1050	1,8	1965 2305
		1000	850	700	1440	1250	1100	0,9	524	850	1,5	1615 1905
		800	670	520	1240	1070	920	0,7	524	670	1,2	1335 1585
		600	500	350	1040	900	750	0,5	524	500	0,9	1055 1265
		450	360	210	890	760	610	0,4	524	360	0,7	845 1025
		300	240	150	740	640	550	0,3	524	240	0,6	635 785

\*) НАГРУЗКА СВЕРХ СОВСТВЕННОЙ МАССЫ ИЗДЕЛИЯ.

Изм.	Кол. уч	Лист № док.	Поясн.	Дата
Зн. отдельно	Шукин	Шукин		
1 констр				
Вид констр.	Сергеева	Сергеева		
Конструктор				

ИЖ 745 -01

ГАП-245-4

1311  
111111

МАРКА ПЛИТЫ	РАСЧЕТНЫЙ ПРОЛЕТ, м 650	К РАСЧЕТНОЙ СХЕМЕ						К СХЕМЕ ИСПЫТАНИЙ					
		УНИФИЦИРОВАННАЯ НАГРУЗКА КГС/М <sup>2</sup>			ПОЛНАЯ НАГРУЗКА КГС/М <sup>2</sup>			ПРОГИБ В СЕРЕДИНЕ ПРОЛЕТА т, см	УЧИТАВШАЯ ПРОЧНОСТЬ БЕТОНА КГС/СМ <sup>2</sup>	q <sup>*</sup> кгс/ м <sup>2</sup>	КОНСТРУКЦИОННЫЙ ПРОГИБ В СЕРЕДИНЕ ПРОЛЕТА т, см	q/РАЗР. КГС/М <sup>2</sup>	
		q <sub>y</sub>	q <sub>y</sub> <sup>H</sup>	q <sub>y</sub> <sup>H</sup> <sub>ДЛ</sub>	q <sub>y</sub>	q <sub>y</sub> <sup>H</sup>	q <sub>y</sub> <sup>H</sup> <sub>ДЛ</sub>						
3ПБ66-12-21	650	2100	1750	1600	2540	2150	2000	1,1	524	1750	1,9	3155	3665
		1600	1350	1200	2040	1750	1600	1,0	524	1350	1,5	2455	2865
		1250	1050	900	1690	1450	1300	0,8	524	1050	1,2	1965	2305
		1000	850	700	1440	1250	1100	0,6	524	850	1,0	1615	1905
		800	670	520	1240	1070	920	0,5	524	670	0,8	1335	1585
		600	500	350	1040	900	750	0,4	524	500	0,6	1055	1265
		450	360	210	890	760	610	0,3	524	360	0,5	845	1025
		300	240	150	740	640	550	0,2	524	240	0,4	635	785
3ПБ60-12-21	650	2100	1750	1600	2540	2150	2000	0,8	524	1750	1,3	3155	3665
		1600	1350	1200	2040	1750	1600	0,6	524	1350	1,1	2455	2865
		1250	1050	900	1690	1450	1300	0,5	524	1050	0,9	1965	2305
		1000	850	700	1440	1250	1100	0,4	524	850	0,7	1615	1905
		800	670	520	1240	1070	920	0,3	524	670	0,5	1335	1585
		600	500	350	1040	900	750	0,3	524	500	0,5	1055	1265
		450	360	210	890	760	610	0,2	524	360	0,4	845	1025
		300	240	150	740	640	550	0,1	524	240	0,3	635	785

\*) НАГРУЗКА СВЕРХ СОБСТВЕННОЙ МАССЫ ИЗДЕЛИЯ.

Изм.	Код. уч.	Лист	н/док.	Подп.	Дата
Зав. отделом	Шукин	11	11	11	11
Гл. констр.					
Вед. констр.	Сергеева	2/2			

ИЖ 745-01

Страница	Лист	Дл
0	10	15

НАГРУЗКИ

ГУП

Количество проволок ф5вр II нижней арматуры

Унифицированная расчетная нагрузка*	ЗПБ 120-12...	ЗПБ 114-12...	ЗПБ 108-12...	ЗПБ 102-12...	ЗПБ 96-12...	ЗПБ 90-12...	ЗПБ 84-12...	ЗПБ 78-12...	ЗПБ 72-12...	ЗПБ 66-12...	ЗПБ 60-1	
	Количество проволок											
kg/m <sup>2</sup>	ф5вр II											
2100									50	40	32	27
1600						54	45	40	32	27	22	
1250					54	45	36	32	27	22	18	
1000				50	40	36	32	27	22	18	15	
800	54**	54	45	40	36	32	27	22	18	15	15	
600	50	45	36	32	32	27	22	18	15	15	12	
450	40	36	32	27	27	22	18	15	15	12	12	
300	36	32	27	22	22	18	15	15	12	12	12	

\*) НАГРУЗКА СВЕРХ СОБСТВЕННОЙ МАССЫ ИЗДЕЛИЯ

\*\*) ПРИ УСЛОВИЯХ:

КЛАСС БЕТОНА В45; ВЕЛИЧИНА ПРЕДВАРИТЕЛЬНЫХ  
НАПРЯЖЕНИЙ НИЖНЕЙ АРМАТУРЫ  $\sigma_{sp} = 13000 \text{ кг/см}^2$ ;  
ПРОВЕДЕНИЕ ИСПЫТАНИЙ.

ДЛЯ ПЛИМ, АРМИРОВАННЫХ В НИЖНÉЙ ЗОНЕ  
54-27 ф5вр II, В ВЕРХНÉЙ ЗОНЕ ПРИНЯТО 8 ф5вр II,  
ДЛЯ ОСТАЛЬНЫХ ПЛИМ - 4 ф5вр II.

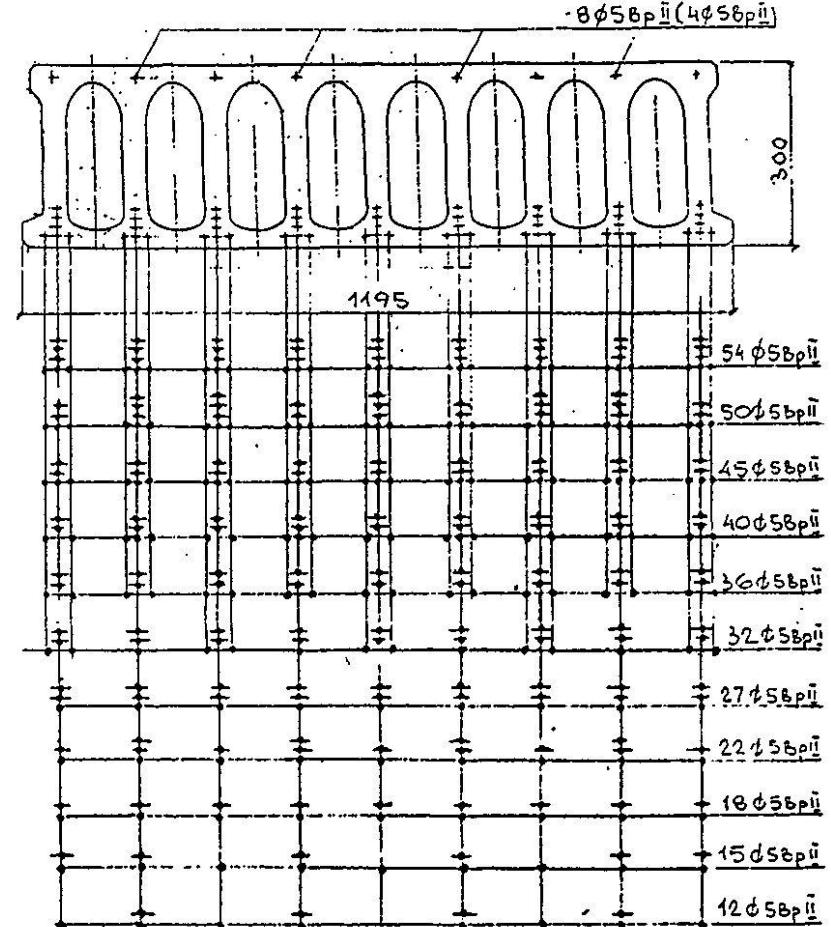
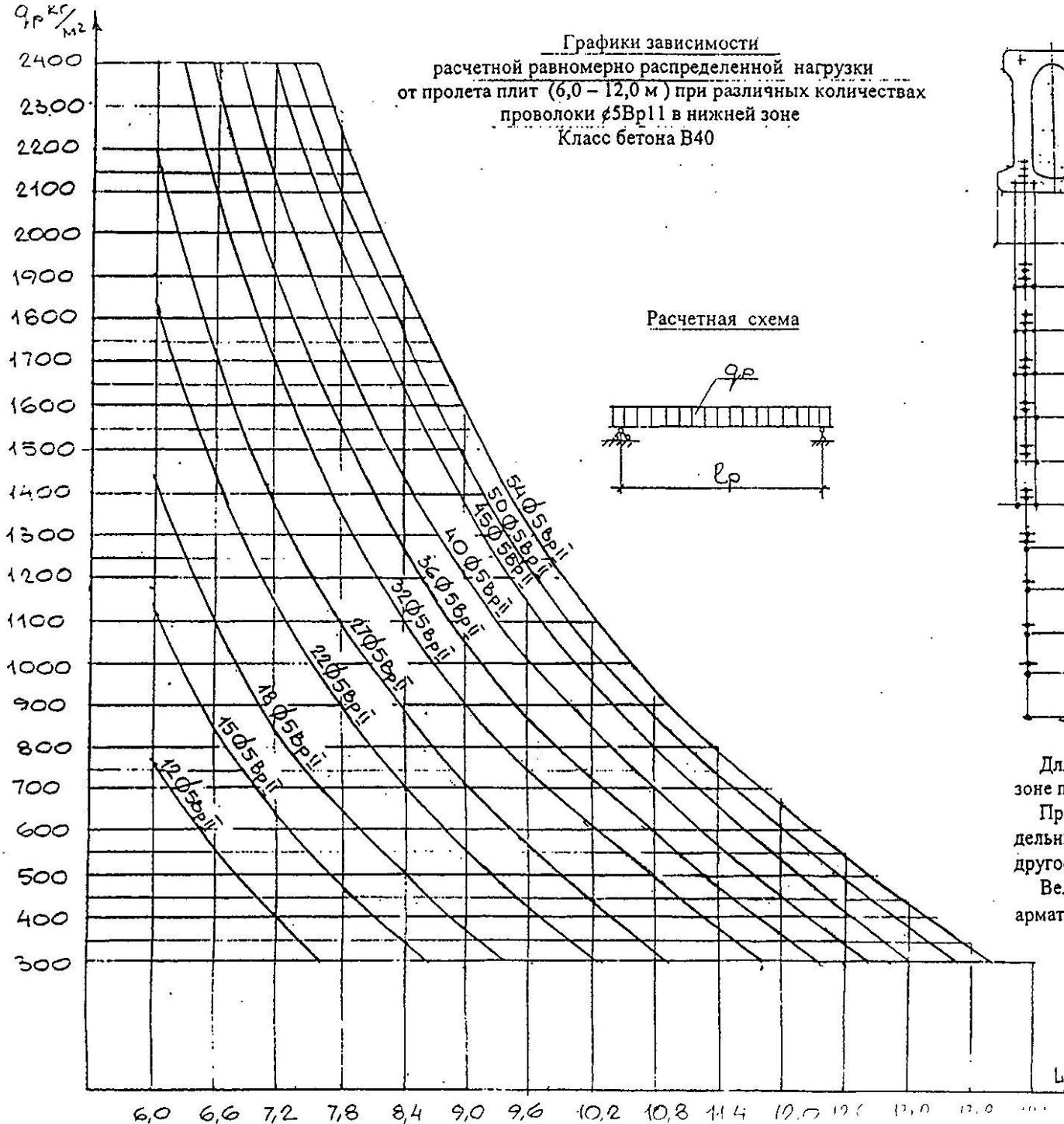
РАСПОЛОЖЕНИЕ ПРОВОЛОК НАПРЯГАЕМОЙ АРМАТУРЫ  
ПРИВЕДЕНО НА ЛИСТНЕ №12.

Изм.	Кол. уч	Лист	№ док.	Прод.	Дата						
Зав. отделом	Шукин	10/11/41									
Гл. инстр.											
Вед. констр.	Сергеева	12									
Конструктор											

И Ж 745-01

АРМИРОВАНИЕ  
(КОЛИЧЕСТВО ПРОВОЛОК  
ф5вр II НИЖНЕЙ АРМАТУРЫ)

Стадия	Лист	Лист
Р	11	11
		ГУП
«НИИМосстрой»		



Для плит, армированных в нижней зоне 54-27 $\phi 5\text{Bp}11$ , в верхней зоне принято 80 $\phi 5\text{Bp}11$ , для остальных плит - 40 $\phi 5\text{Bp}11$ .

При соответствующем обосновании или заказе допускается в отдельных плитах верхнюю арматуру не устанавливать или принимать другое ее количество.

Величина начальных предварительных напряжений для нижней арматуры  $\sigma_{sp} = 12000 \text{ кг}/\text{см}^2$ , для верхней -  $\sigma_{sp} = 5000 \text{ кг}/\text{см}^2$ :

$q_p$  – расчетная равномерно распределенная нагрузка сверх собственной массы плиты в  $\text{кг}/\text{м}^2$

$L$  – длина плиты (расчетная длина  $L_p = L - 100 \text{ мм}$ )

ИЖ 745-01

ГРАФИКИ ЗАВИСИМОСТИ  $q_p$  от  $L_p$

ТАБЛИЦА РАСХОДА СПАЛИ НА ИЗДЕЛИЕ

МАРКА ИЗДЕЛИЯ	КЛАСС БЕТОНА	ВЕРХНЯЯ АРМАТУРА			НИЖНЯЯ АРМАТУРА			ИТОГО, КГ	МАРКА ИЗДЕЛИЯ	КЛАСС БЕТОНА	ВЕРХНЯЯ АРМАТУРА			НИЖНЯЯ АРМАТУРА			ИТОГО КГ			
		КЛАСС АР-РЫ Ф. ИМ	КОЛ-ВО СЛЕРЖНЕЙ ШТ	ВЕС, КГ	КЛАСС АР-РЫ Ф. ММ	КОЛ-ВО СЛЕРЖНЕЙ ШТ	ВЕС, КГ				КЛАСС АР-РЫ Ф. ММ	КОЛ-ВО СЛЕРЖНЕЙ ШТ	ВЕС, КГ	КЛАСС АР-РЫ Ф. ММ	КОЛ-ВО СЛЕРЖНЕЙ ШТ	ВЕС, КГ				
3П6120-12-6				14,77		50	92,31	107,08	3П696-12-12,5					11,81		54	79,72	91,5		
4,5	B40	φ5BрII	8	14,77	φ5BрII	40	73,84	88,61						11,81		40	59,05	70,5		
3				14,77		36	66,46	81,23						8	11,81	36	53,15	64,5		
3П6114-12-8				14,03		54	94,70	108,73						6	11,81	32	47,24	59,0		
6	B40	φ5BрII	8	14,03	φ5BрII	45	78,91	92,94						4,5	11,81	27	39,86	51,5		
4,5				14,03		36	63,13	77,16						3	4	5,91	22	32,48	38,5	
3				14,03		32	56,12	70,15	3П690-12-16						11,07		54	74,73	85,5	
3П6108-12-8				13,29		45	74,75	88,04						12,5		11,07		45	62,27	73,5
6	B40	φ5BрII	8	13,29	φ5BрII	36	59,80	73,09						10	8	11,07		36	49,82	60,5
4,5				13,29		32	53,16	66,45						8	φ5BрII	11,07	32	44,28	55,5	
3				13,29		27	44,85	58,14						6		11,07		27	37,36	48,5
3П6102-12-10				12,55		50	78,44	90,99						4,5		5,54		22	50,44	35,5
8	B40	φ5BрII	8	12,55	φ5BрII	40	62,75	75,30						3	4	5,54		18	24,91	30,5
6				12,55		32	50,20	62,75												
4,5				12,55		27	42,36	54,91												
3				4	6,27	22	34,51	40,78												
3П6120-12-8	B45	φ5BрII	8	14,77	φ5BрII	54	99,69	114,46												

Изм.	Кол. уч.	Лист №	дог.	Подп.
Зав. отделом	Шукин			Длг.
Гл. констр.				
Вед. констр.	Сергеева			
Конструктор				

ИЖ 745-01

ТАБЛИЦА РАСХОДА  
СПАЛИ НА ИЗДЕЛИЕ

7

13

ТАБЛИЦА РАСХОДА СПЛАИ НА ИЗДЕЛИЕ

МАРКА ИЗДЕЛИЯ	КЛАСС БЕГОНА	ВЕРХНЯЯ АРМАТУРА			НИЖНЯЯ АРМАТУРА			ИТОГО, КГ	МАРКА ИЗДЕЛИЯ	КЛАСС БЕГОНА	ВЕРХНЯЯ АРМАТУРА			НИЖНЯЯ АРМАТУРА		
		КЛАСС БР-РЫ Ф, ИМ	КОЛ-ВО СПЕРЖНЕЙ ШТ	ВЕС, КГ	КЛАСС БР-РЫ Ф, ИМ	КОЛ-ВО СПЕРЖНЕЙ ШТ	ВЕС, КГ				КЛАСС БР-РЫ Ф, ИМ	КОЛ-ВО СПЕРЖНЕЙ ШТ	ВЕС, КГ	КЛАСС БР-РЫ Ф, ИМ	КОЛ-ВО СПЕРЖНЕЙ ШТ	ВЕС, КГ
3ПБ 84-12-16	B40	φ58рⅡ	8	10,33	φ58рⅡ	45	58,11	68,44	3ПБ72-12-21	B40	φ58рⅡ	8,85	φ58рⅡ	40	44,26	5
12,5				10,33		36	46,49	56,82	16			8,85		32	35,41	4
10				10,33		32	41,32	51,65	12,5			8,85		27	29,67	3
8				10,33		27	34,87	45,20	10			4,43		22	24,34	2
6			4	5,17		22	28,41	33,58	8			4,43		18	19,92	2
4,5				5,17		18	23,24	28,41	6			4,43		15	16,60	2
3				5,17		15	19,37	24,54	4,5			4,43		15	16,60	2
3ПБ 78-12-21				9,59		50	59,94	69,53	3			4,43		12	13,28	1
16	B40	φ58рⅡ	8	9,59		40	47,96	57,55	3ПБ 66-12-21	B40	φ58рⅡ	8,11	φ58рⅡ	32	32,45	4
12,5				9,59		32	38,36	47,95	16			8,11		27	27,38	3
10				9,59		27	32,37	41,96	12,5			4,06		22	22,31	2
8				4,80		22	26,38	31,18	10			4,06		18	18,25	2
6			4	4,80		18	21,58	26,38	8			4,06		15	15,21	1
4,5				4,80		15	17,98	22,78	6			4,06		15	15,21	1
3				4,80		15	17,98	22,78	4,5			4,06		12	12,17	1
									3			4,06		12	12,17	1

Кзм.	Кл. уч.	Лист	Числ.	Прим.	Дата
Экз. отв. лицо	Щукин			ИМПР-	
Гл. констр.					
Вед. констр.	Сергеева			СЕРГ	
Конструктор					

ИЖ 745-01

ТАБЛИЦА РАСХОДА

СПЛАИ НА ИЗДЕЛИЕ

Ст. 14

ГУИ

ТАБЛИЦА РАСХОДА СТАЛИ НА ИЗДЕЛИЕ

МАРКА ИЗДЕЛИЯ	КЛАСС БЕТОНА	ВЕРХНЯЯ АРМАТУРА			НИЖНЯЯ АРМАТУРА			ИТОГО, КГ	
		КЛАСС АР-РЫ	КОЛ-ВО СТЕРЖНЕЙ Ф. ИМ	ВЕС, КГ	КЛАСС АР-РЫ	КОЛ-ВО СТЕРЖНЕЙ Ф. ММ	ВЕС, КГ		
ЗПБ60-12-21	B40	φ5BрII	4	8	7,37	φ5BрII	27	24,88	32,25
16				3,69			22	20,27	23,96
12,5				3,69			18	16,59	20,28
10				3,69			15	13,82	17,51
8				3,69			15	13,82	17,51
6				3,69			12	11,06	14,75
4,5				3,69			12	11,06	14,75
3				3,69			12	11,06	14,75

Изм.	Кол. уч.	Лист	Числ.	Прил.	Дат.
Зав. отделом		Шухин		<i>Ильин</i>	
Гл. констр.					
Всд. констр.	Сергеева			<i>СГ</i>	
Конструктор					

И Ж 745 - 01

Станк

И.И. ГУЧКО - 11.01.1981

МАЛКА № АС-1, ЕДИН.

И.И.И.