

ТИПОВЫЕ КОНСТРУКЦИИ, ИЗДЕЛИЯ И УЗЛЫ ЗДАНИЙ И СООРУЖЕНИЙ

СЕРИЯ I.117. I-16ПВ

ПАНЕЛИ ВНУТРЕННИХ ЦОКОЛЬНЫХ СТЕН

ИЗ ТЯЖЕЛОГО БЕТОНА ДЛЯ КРУПНОПАНЕЛЬНЫХ

ЖИЛЫХ ЗДАНИЙ С ШАГОМ ПОПЕРЕЧНЫХ СТЕН

3,0;3,6 м и высотой подполья 1,8 м

/УНИФИЦИРОВАННЫЕ ДЛЯ СЛОЖНЫХ УСЛОВИЙ

СТРОИТЕЛЬСТВА: НЕРАВНОМЕРНО СЖИМАЕМЫЕ

ГРУНТЫ, ПРОСАДОЧНЫЕ ГРУНТЫ,

ПОДРАБАТЫВАЕМЫЕ ТЕРРИТОРИИ /.

ВЫПУСК 0

МАТЕРИАЛЫ ДЛЯ ПРОЕКТИРОВАНИЯ.

УКАЗАНИЯ ПО ИЗГОТОВЛЕНИЮ ПАНЕЛЕЙ. УЗЛЫ ПАНЕЛЕЙ.

ТИПОВЫЕ КОНСТРУКЦИИ, ИЗДЕЛИЯ И УЗЛЫ ЗДАНИЙ И СООРУЖЕНИЙ

СЕРИЯ I.117. I-16ПВ

ПАНЕЛИ ВНУТРЕННИХ ЦОКОЛЬНЫХ СТЕН

ИЗ ТЯЖЕЛОГО БЕТОНА ДЛЯ КРУПНОПАНЕЛЬНЫХ

ЖИЛЫХ ЗДАНИЙ С ШАГОМ ПОПЕРЕЧНЫХ СТЕН

3,0;3,6 м и высотой подполья 1,8 м

/УНИФИЦИРОВАННЫЕ ДЛЯ СЛОЖНЫХ УСЛОВИЙ

СТРОИТЕЛЬСТВА: НЕРАВНОМЕРНО СЖИМАЕМЫЕ

ГРУНТЫ, ПРОСАДОЧНЫЕ ГРУНТЫ,

ПОДРАБАТЫВАЕМЫЕ ТЕРРИТОРИИ /.

ВЫПУСК 0

МАТЕРИАЛЫ ДЛЯ ПРОЕКТИРОВАНИЯ.

УКАЗАНИЯ ПО ИЗГОТОВЛЕНИЮ ПАНЕЛЕЙ. УЗЛЫ ПАНЕЛЕЙ.

РАЗРАБОТАНЫ:

ПРОЕКТНЫМ ИНСТИТУТОМ КИЕВЗНИИЭП
ДИРЕКТОР ИН-ТА *Машин* А. ЗАВАРОВ
ГЛ. ИНЖ. ПРОЕКТА *Лавин* Е. ЛАБИНОВА

УТВЕРЖДЕНЫ ПРИКАЗОМ ГОСГРАЖДАНСТРОЯ.
И ВВЕДЕНЫ В ДЕЙСТВИЕ С 20.12.85,
ПРИКАЗ ОТ 29.11.85 N 369.

ОБОЗНАЧЕНИЕ	НАИМЕНОВАНИЕ	СТРА-НИЦА
I.II7.I-I6ПВ.0 0000	Содержание	2
I.II7.I-I 6ПВ.0 00Т0	Техническое описание	3-14
I.II7.I-I6ПВ.0 001 Д1	Узел I, III	15
I.II7.I-I6ПВ.0 002 Д1	Узел II, IV, IX	16
I.II7.I-I6ПВ.0 003 Д1	Узел V, VI	17
I.II7.I-I6ПВ.0 004 Д1	Узел VII, VIII	18
I.II7.I-I6ПВ.0 001 Д2	Узел I	19
I.II7.I-I6ПВ.0 002 Д2	Узел II	20
I.II7.I-I6ПВ.0 003 Д2	Узел III	21
I.II7.I-I6ПВ.0 004 Д2	Узел IV	22

Изм. №, пор. №, Подпись и дата, Взам. инв. №

1.117.1 - 16ПВ. 0 0000					
Нач.АПМ	Боровик	<i>[Signature]</i>	VII.84		
Н.контр.	Шалова	<i>[Signature]</i>	VIII.84		
Гл.инж.пр.	Лабина	<i>[Signature]</i>	VIII.84		
Провер.	Кичурика	<i>[Signature]</i>	VI.84		
Разраб.	Соколова	<i>[Signature]</i>	V.84		
Содержание.			Стадия	Лист	Листов
			Р		1
			ГОСГРАЖДАНСТРОЙ КиевЗНИИЭП		

1. ОБЩИЕ ДАННЫЕ.

Рабочие чертежи панелей внутренних цокольных стен толщиной 160 мм из тяжелого бетона разработаны для крупнопанельных 5-9-этажных жилых домов с шагом поперечных стен 3,0 и 3,6 м, унифицированных для строительства на просадочных грунтах II типа, неравномерно сжимаемых грунтах и подрабатываемых территориях во II и III климатических районах.

Работа выполнена в соответствии с заданием Госгражданстроя от 5 июля 1983 г.

В данном выпуске представлены общие материалы, чертежи унифицированных опалубочных и арматурных узлов панелей внутренних цокольных стен толщиной 160 мм; сведения по конструкции панелей, применяемым материалам, допускам; расчетные схемы/см. лист 5/, номенклатуру изделий/см. таблицу 3/, узлы сопряжений/см. лист 7/.

Рабочие чертежи цокольных панелей разработаны применительно к сериям типовых проектов, выполненных в соответствии с требованиями модульной системы /планировочный модуль 3м, 3,6м/.

При разработке панелей учтены требования СНиП П-21-75 "Бетонные и железобетонные конструкции. Нормы проектирования", ГОСТ 13015-75 "Изделия железобетонные и бетонные. Общие технические требования", ГОСТ 8829-77 "Конструкции и изделия железобетонные сборные. Методы испытаний и оценки прочности, жесткости и трещиностойкости", ГОСТ 10922-75 "Арматурные изделия и закладные детали сварные для железобетонных конструкций. Технические требования и методы испытаний". ГОСТ 12504-80. СНиП 2.02.01_83. СНиП П-8-78.

При разработке внутренних панелей приняты основные положения:

I. Изготовление панелей предусматривается применительно к технологии заводов, запроектированных институтом Гипростроммаш /типовой проект предприятия крупнопанельного домостроения мощностью

140000 м² общей площади в год, шифр 409-13-6/.

2. Предельный габарит панели 7,12x1,9x0,16 м с массой до 5,5 т.

3. Армирование панелей производится сварными пространственными каркасами, которые устанавливаются в кассету в собранном виде, включая петлевые выпуски.

4. Распалубка изделий производится при достижении бетоном не менее 70% проектной прочности.

2. КОНСТРУКЦИЯ ПАНЕЛЕЙ

Внутренние цокольные панели изготавливаются из тяжелого бетона марки по прочности на сжатие М 300.

На боковых гранях панелей предусмотрены рифления, обеспечивающие совместную работу с примыкающими конструкциями после заполнения стыков бетоном.

Армирование панелей принято сварными пространственными каркасами, состоящими из вертикальных каркасов КСП, устанавливаемых в торцах, по краям проемов и по полю панелей с шагом не более 900 мм.

Ширина вертикальных каркасов принята на 20 мм меньше толщины панелей. Поверху и понизу устанавливаются по два горизонтальных каркаса КСП по всей длине панелей, которые создают верхний и нижний пояса. Объединяются вертикальные каркасы отдельными стержнями ТСП и горизонтальными каркасами КСП. Надпроемные и подпроемные перемычки армируются поясной арматурой каркасов КСП и отдельными стержнями ТСП.

				1.117.1 - 16 ПВ. 0 0010		
Нач. АПМ	Боробик	ВБ	11/84	Стация	Лист	Листов
Инж. контр.	Шалобал	КМ	11/84	Р	7	16
Гл. инж. гр.	Лабинава	Лаб	11/84	Техническое описание.		
Провер.	Лабинава	Лаб	11/84			
Разраб.	Кучерика	ВБ	11/84	ГОСГРАЖДАНСТРОЙ КиевЗНИИЭП		

Взаимное расположение элементов пространственного каркаса определяется размерами, указанными на его чертеже.

Проектное положение пространственного каркаса в каждом отсеке в процессе бетонирования должно обеспечиваться арматурными крючками или другими способами. По толщине отсека блок фиксируется поперечными стержнями вертикальных каркасов.

Размеры внутренних цокольных панелей не должны иметь отклонений от основных проектных размеров, превышающих установленные ГОСТ 12504-80.

Прочность бетона к моменту отпуска изделий с завода должна быть не менее 70% проектной марки бетона.

Приемка панелей ОТК завода-изготовителя и контрольная выборочная проверка потребителем производится в соответствии с ГОСТ 12504-80. Масса панелей не должна превышать проектную массу более чем на 7%.

Конструкцию стыка панелей см. лист 16.

3. УКАЗАНИЯ ПО ИЗГОТОВЛЕНИЮ АРМАТУРНЫХ ИЗДЕЛИЙ И ПРОСТРАНСТВЕННЫХ КАРКАСОВ.

Сборка пространственного каркаса выполняется с помощью контактной сварки в кондукторах.

Качество сварки, выполняемой при сборке, должно быть не ниже требований ГОСТ 10922-75.

Арматурные изделия, входящие в состав пространственного каркаса, унифицированы в связи с идентичностью армированных панелей различных типов. Арматурные изделия делятся на несколько групп в зависимости от назначения, параметров поперечного сечения и характеристик стержней.

Внутри большинства групп изделия отличаются только длинами, что по-

зволяет получать их путем разрезки условно бесконечной ленты определенного поперечного сечения, изготавливаемой на автоматической контактно-сварочной машине.

Выделяются следующие группы арматурных изделий:

Каркасы КСП, устанавливаемые у боковых торцов панелей, у проемов и в теле глухих панелей, а также над проемами и под проемами.

Строповочные петли ПСП.

Отдельные стержни ТСП.

Конкретные длины арматурных изделий определены в зависимости от размеров, конфигурации, конструктивного решения унифицированных узлов армирования панелей.

Изготовленные арматурные изделия должны отвечать требованиям ГОСТ 10922-75. Значительная унификация параметров арматурных изделий позволяет изготавливать их с использованием наиболее производительного арматурно-сварочного оборудования. Сварка массовых арматурных каркасов предусмотрена на автоматической линии.

Арматура каркасов принята из стали классов А-III и А-I, отдельных стержней из стали класса Вр-I.

Петли строповочные выполняются из горячекатанной стали класса А-I марок ВСтЗсп2, ВСтЗпс2 по ГОСТ 380-71*.

Маркировка арматурных изделий ориентирована на комплектацию их по технологическим признакам. Буквы СП в марке арматурного изделия характеризуют принадлежность его к конструкциям внутренних панелей цокольного этажа.

Имя, Подпись и дата

Взам. инв. №

4. УКАЗАНИЯ ПО СКЛАДИРОВАНИЮ, ТРАНСПОРТИРОВАНИЮ И МОНТАЖУ

Хранение и транспортирование панелей должно выполняться в соответствии с требованиями ГОСТ 12504-80 со следующими дополнениями:

а/ при подъеме панелей надлежит применять самобалансирующие траверсы, обеспечивающие вертикальное положение панели;

б/ строповку панелей производить за строповочные петли КСП, расположенные по верхней грани панелей.

Каждая панель должна иметь маркировку, выполненную несмываемой краской, где должны быть указаны марки изделия, индекс предприятия, номер контролера ОТК, дата и масса.

5.МАРКИРОВКА ПАНЕЛЕЙ.

Маркировка изделий принята по ГОСТ 12504 "Панели стеновые внутренние бетонные и железобетонные для жилых и общественных зданий"

Марка панели имеет следующий вид: ПСПЭ0.19.16-300ТПВ-1.1-1.1.

ПСП - внутренняя панель несущая цельная для цокольного этажа
30.19.16 - габариты изделия: длина 2920 мм, высота 1900 мм,
толщина 160 мм

300 - марка бетона на сжатие
Т - вид бетона - тяжелый

ПВ - условия строительства

1.1 - группа изделия по примыканию к соседним конструкциям, см. лист 7.

1.1 - конкретная марка изделия, см. таблицу 3.

1 - глухая панель;

1-1 - глухая со шпонкой;

2 - с проёмом; 2.1 - с проёмом и шпонкой.

Внесение изменений в обозначения марок не допускается.

Марки изделий проставляются на чертежах и спецификациях проектов, в заказах заводам-изготовителям на изделиях.

6. УКАЗАНИЯ ПО ПРИМЕНЕНИЮ ПРИ ПРОЕКТИРОВАНИИ И СТРОИТЕЛЬСТВЕ.

При применении альбомов рабочих чертежей каталога в проектах жилых зданий должны быть сделаны необходимые указания по привязке чертежей каталога, учитывающие специфику проекта.

При разработке проектов допускается:


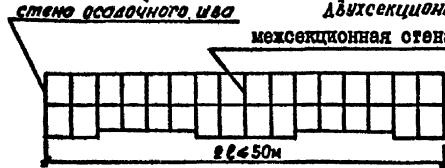
Изменять в отдельных случаях положение проемов в плане для проходов, положение сантехнических и электротехнических отверстий, если это оправдано инженерными соображениями.

При этом необходимым условием является проверка расчетом проемов, перемычек, диаметров строповочных петель, а также учет изменения их привязки относительно центра тяжести изделия.

Скорректировать армирование в случае увеличения расчетных нагрузок по сравнению с приведенными в номенклатуре изделий альбома.

ТАБЛИЦА ПРЕДЕЛЬНЫХ ВЕЛИЧИН КОЭФФИЦИЕНТА ИЗМЕНЧИВОСТИ СЖИМАЕМОСТИ
ОСНОВАНИЯ, РАСЧЕТНОЙ ВЕЛИЧИНЫ ПРОСАДКИ И РАСЧЕТНОГО РАДИУСА КРИВИЗНЫ

ТАБЛИЦА 1.

СХЕМА СЕКЦИЙ	РАСЧЕТНЫЕ ХАРАКТЕРИСТИКИ		Расчетные параметры при разрезке зданий	
			Через 1 секцию	Через 2 секции
 <p>односекционная стена осадочного шва</p> <p>$l \leq 25 \text{ м}$</p>	Обобщенный момент	$M_{\text{max}}, \text{ тсм}$	600 - 750	
	Обобщенная поперечная сила	$Q_{\text{max}}, \text{ тс}$	300 - 550	
 <p>двухсекционная межсекционная стена стена осадочного шва</p> <p>$l \leq 50 \text{ м}$</p>	Обобщенная горизонтальная перерезывающая сила	$Q_{\text{max}}, \text{ тс}$	200 - 300	
	Контактные усилия	$T_{\text{max}}, \text{ тс}$	70 - 100	
	Степень неоднородности основания	α	$\leq 3,0$	$\leq 2,3$
РАСЧЕТНАЯ ПРОСАДКА				
	При осадочной толще II типа $H=10\text{м}$	$S_{\text{max}}, \text{ м}$	$\leq 0,4$	-
	При осадочной толще II типа $H=16\text{м}$	$S_{\text{max}}, \text{ м}$	$\leq 0,5$	-
	Радиус кривизны	$R, \text{ км}$	$> 7,0$	> 20
	Относительные горизонтальные деформации		≤ 5	≤ 1

1. Унифицированные секции для особых грунтовых условий на неравномерную просадку основания и на воздействие горизонтальных деформаций рассчитаны как бесконечно жесткие штампы, расположенные на упругом основании, соединенные по высоте связями.

2. Расчет предельных величин коэффициента изменчивости сжимаемости основания, расчетной величины просадки и расчетного радиуса кривизны произведен на основании глав СНиП 3.02.01-83, "Рекомендаций по унификации проектирования жилых зданий в особых грунтовых условиях", "Инструкции по проектированию бескаркасных жилых домов, строящихся на просадочных грунтах с применением комплекса мероприятий" РСН 297-78.

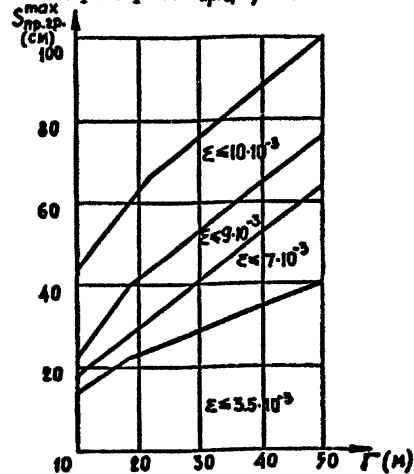
3. Разница усилий в поперечном сечении надземной части должна восприниматься фундаментом-подвальной частью. В части здания ниже отг.0 решен вариант сборно-монолитных цокольных наружных и внутренних стеновых панелей для 3-х условий строительства.

а. по сборным железобетонным фундаментам для неравномерно сжимаемых грунтов и подрабатываемых территорий;

б. по монолитным фундаментам для просадочных грунтов.

В фундаментах для подрабатываемых территорий по сборным железобетонным подушкам устраивается монолитный пол со швом скелета для уменьшения усилий от воздействия горизонтальных деформаций.

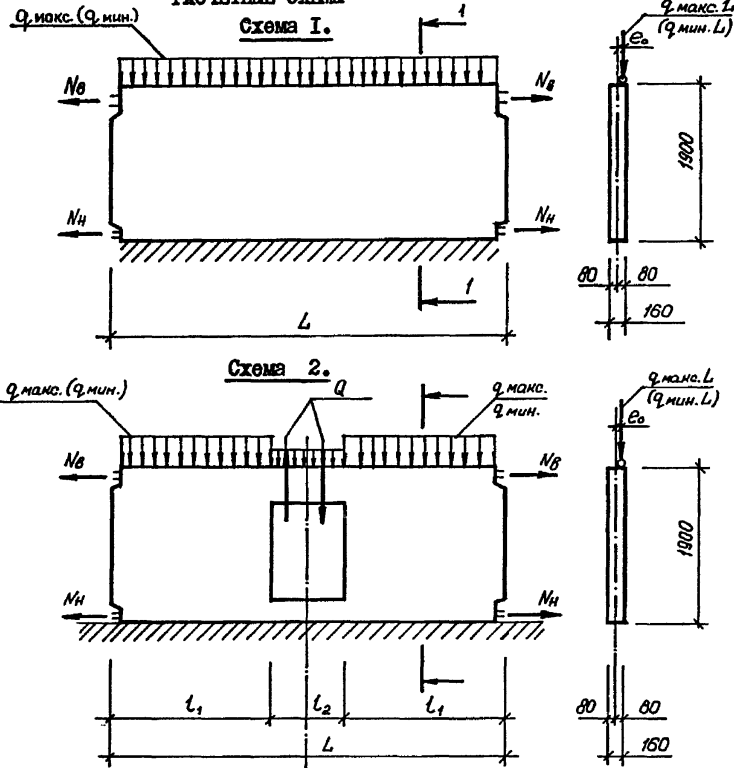
4. Область применения проектов для разных грунтовых условий определяется параметрами $S_{\text{пр.гп}}^{\text{max}}$, T_{max} и ϵ по графику



1.117.1-16ПВ 0 000

Лист
4

РАСЧЕТНЫЕ СХЕМЫ



7. Расчетные данные

Расчеты выполнялись в соответствии с "Рекомендациями по унификации проектирования жилых зданий в особых грунтовых условиях" 1972 г., РСН 297-78; СНиП П-8-78, СНиП 2.02.01-83, СНиП П-21-75.

Таблицу предельных величин, коэффициент изменчивости сжимаемости основания, расчетную величину просадки и расчетный радиус кривизны см. таблицу I.

Пояса в цокольных панелях образуются путем выпуска и стыкования на сварке арматуры в верхнем и нижнем уровне панели. Стыковые соединения должны тщательно замоноличиваться тяжелым бетоном.

Величины расчетных нагрузок определены при следующих граничных условиях:

Расчетная высота l_0 определяется по формуле: $l_0 = K_{пер} \cdot K_{ст} \cdot H_0$

Величина случайного эксцентриситета принята при определении $q_{макс}$ равной 1 см, при определении $q_{мин}$ - 2 см.

Величину случайного эксцентриситета допускается принимать равной 1 см в случае, если неточность монтажа, разбивка осей стеновых панелей, смещение панелей по этажам не превышает 1 см.

При привязке проекта к конкретным условиям необходимо определить величину приведенной силы на 1 м длины с учетом действительного приложения части нагрузки по формулам СНиП П-21-75, "Руководства по проектированию бетонных и железобетонных конструкций из тяжелого бетона".

Сечение верхней и нижней продольной арматуры в перемычках подбирается по величинам:

$$M_{верх.} = \frac{q_1 l_2^2}{12} + \frac{q l_2}{2}$$

$$M_{ниж.} = \frac{q_1 l_2^2}{12} \quad \text{и} \quad M_{ниж.} = \frac{q l_2}{2}$$

Причем сечение продольной арматуры принимается по наибольшему из значений моментов.

В расчетных схемах и номенклатуре приняты следующие условные обозначения:

$q_{макс.}$, $q_{мин.}$ - расчетные нагрузки в тс/м

Q - расчетная сдвигающая сила в тс

e_0 - случайный эксцентриситет

$M_{верх.}$ - момент по верхней грани перемычки в тс.м

$M_{ниж.}$ - момент по нижней грани перемычки в тс.м

N_B , N_H - соответственно усилия растяжения, возникающие в панели, как нижнем элементе балки-стенки при неравномерных деформациях основания на неравномерно сжимаемых грунтах, подрабатываемых территориях и просадочных грунтах, воспринимаемые панелью поверху и понизу.

1. 117.1 - 16 ПВ. 0 0000

Лист
5

8. СХЕМЫ ЗАГРУЖЕНИЯ.

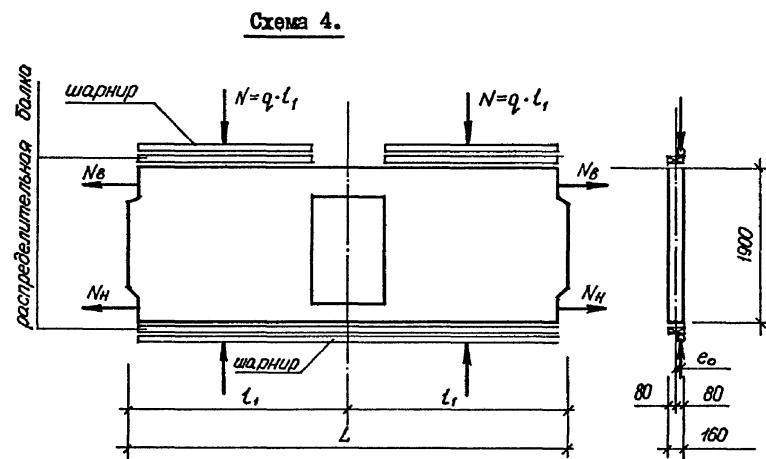
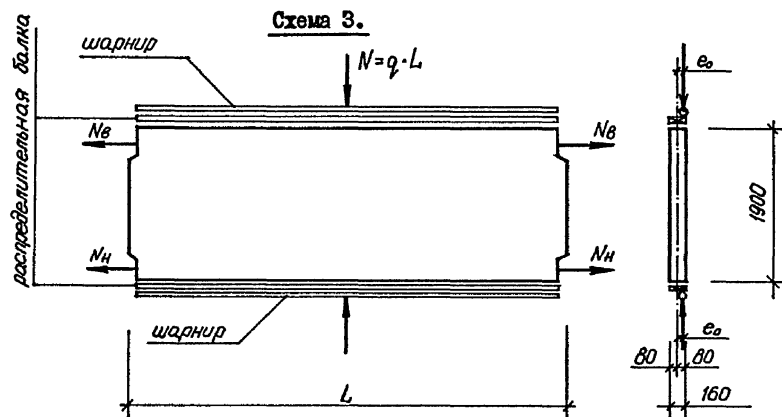
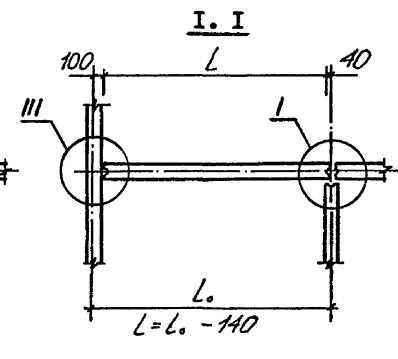
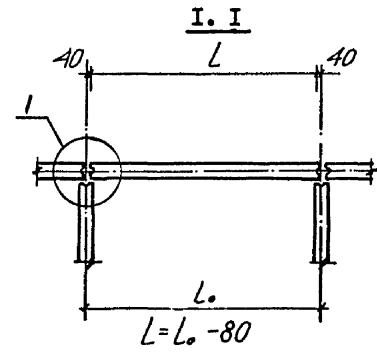
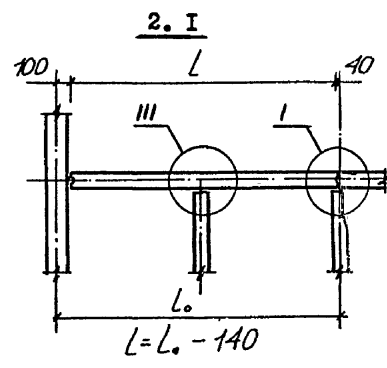
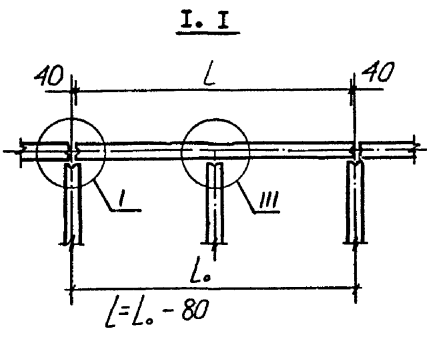
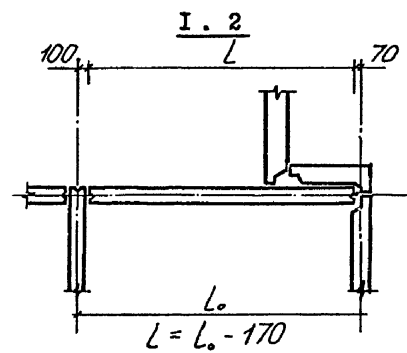
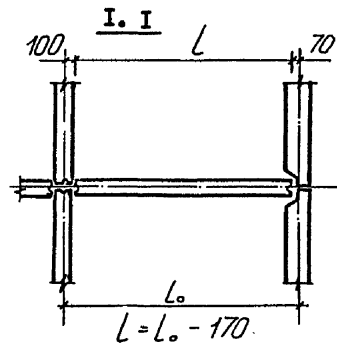
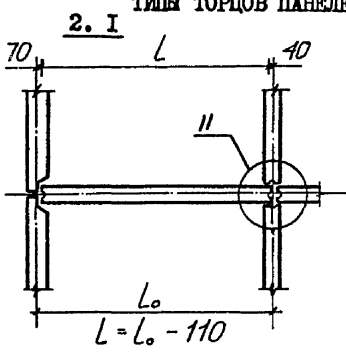
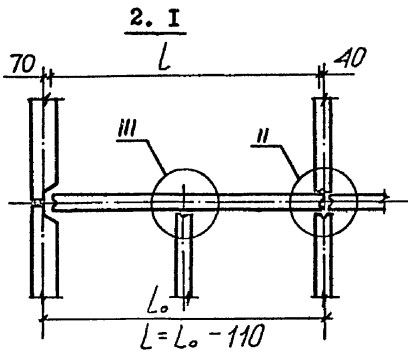


Таблица 2.

ЭКСПЕРИМЕНТ	Оценка прочности при испытании	
	ВИД РАЗРУШЕНИЯ	
	Раздробление или раскалывание бетона от сжатия, раскрытие трещин на величину I мм и более	
	q - полная суммарная контрольная разрушающая нагрузка, включающая собственный вес панели	q_1 - дополнительно прикладываемая контрольная нагрузка за вычетом собственного веса панели
мм	кг/ м	кг/ м
10	227000	226270
20	178000	177240

1. Испытания панелей производить в соответствии с ГОСТ 8829-77.
2. Контрольные нагрузки включают вес загрузочных устройств.
3. Контрольные разрушающие нагрузки, приведенные в таблице 2, определены для панелей, в которых прочность бетона достигла проектной марки.
4. Длина фрагмента панели при испытании изделия принимается в зависимости от имеющегося заводского оборудования.
5. На схемах загрузки показан общий случай приложения нагрузки N ; распределение ее в зависимости от жесткости балки осуществляется в соответствии с п.2.2II, черт.7 /ГОСТ 8829-77/.
6. Если разрушение произошло при нагрузках меньше контрольных, требуется повторное испытание, см.п.3.2 ГОСТ 8829-77.

ТИПЫ ТОРЦОВ ПАНЕЛЕЙ.



МОНТАЖНЫЕ УЗЛЫ СМ. ЛИСТ 16

Лист, № госпл. Подпись и дата Взам. инв. №

1.117.1 - 16 пв. 0 0070 Лист 7

НОМЕНКЛАТУРА ПАНЕЛЕЙ.

Таблица 3.

Эскиз	МАРКА	ОБОЗНАЧЕНИЕ	ГАБАРИТНЫЕ РАЗМЕРЫ, ММ				Масса, кг
			l	h	b	l ₁	
	ПСП 30.19.16-300ТПВ-1.1	1.117-16 ПВ. 1 1000	2920	1900	160	-	2160
	ПСП 36.19.16-300ТПВ-1.1	1.117.1-16 ПВ. 1 1000-01	3520	1900	160	-	2620
	ПСП 60.19.16-300ТПВ-1.1	1.117.1-16 ПВ. 1 1001	5920	1900	160	2960	4450
	ПСП 66.19.16-300ТПВ-1.1	1.117.1-16 ПВ. 1 1001-01	6520	1900	160	2960	4900
	ПСП 72.19.16-300ТПВ-1.1	1.117.1-16 ПВ. 1 1001-02	7120	1900	160	3580	5350
	ПСП 28.19.16-300ТПВ-1.1	1.117.1-16 ПВ. 1 1002	2860	1900	160	-	2130
	ПСП 34.19.16-300ТПВ-1.1	1.117.1-16 ПВ. 1 1002-01	3460	1900	160	-	2580
	ПСП 58.19.16-300ТПВ-1.1	1.117.1-16 ПВ. 1 1003	5860	1900	160	2930	4420
	ПСП 64.19.16-300ТПВ-1.1	1.117.1-16 ПВ. 1 1003-01	6460	1900	160	2930	4860
	ПСП 70.19.16-300ТПВ-1.1	1.117.1-16 ПВ. 1 1003-02	7060	1900	160	3530	5080
	ПСП 29.19.16-300ТПВ-1.1	1.117.1-16 ПВ. 1 1004	2890	1900	160	-	2150
	ПСП 35.19.16-300ТПВ-1.1	1.117.1-16 ПВ. 1 1004-01	3490	1900	160	-	2600
	ПСП 59.19.16-300ТПВ-1.1	1.117.1-16 ПВ. 1 1005	5890	1900	160	2945	4430
	ПСП 65.19.16-300ТПВ-1.1	1.117.1-16 ПВ. 1 1005-01	6490	1900	160	2945	4880
	ПСП 71.19.16-300ТПВ-1.1	1.117.1-16 ПВ. 1 1005-02	7090	1900	160	3545	5330
1.117.1 - 16 ПВ. 0 0000						ЛИСТ	8

Копирован

Формат А 4

Продолжение таблицы 3.

Эскиз	МАРКА	ОБОЗНАЧЕНИЕ	ГАБАРИТНЫЕ РАЗМЕРЫ, ММ				Масса, кг
			l	h	b	l ₁	
	ПСП 30.19.16-300ТПВ-1.2	1.117.1-16 ПВ. 1 1006	2920	1900	160	-	1710
	ПСП 36.19.16-300ТПВ-1.2	1.117.1-16 ПВ. 1 1006-01	3520	1900	160	-	2160
	ПСП 60.19.16-300ТПВ-1.2	1.117.1-16 ПВ. 1 1007	5920	1900	160	2960	4030
	ПСП 66.19.16-300ТПВ-1.2	1.117.1-16 ПВ. 1 1007-01	6520	1900	160	3260	4480
	ПСП 72.19.16-300ТПВ-1.2	1.117.1-16 ПВ. 1 1007-02	7120	1900	160	3560	4930
	ПСП 28.19.16-300ТПВ-1.2	1.117.1-16 ПВ. 1 1008	2860	1900	160	-	1700
	ПСП 34.19.16-300ТПВ-1.2	1.117.1-16 ПВ. 1 1008-01	3460	1900	160	-	2150
	ПСП 58.19.16-300ТПВ-1.2	1.117.1-16 ПВ. 1 1009	5860	1900	160	2930	4030
	ПСП 64.19.16-300ТПВ-1.2	1.117.1-16 ПВ. 1 1009-01	6460	1900	160	3230	4430
	ПСП 70.19.16-300ТПВ-1.2	1.117.1-16 ПВ. 1 1009-02	7060	1900	160	3530	4880
	ПСП 29.19.16-300ТПВ-1.2	1.117.1-16 ПВ. 1 1010	2890	1900	160	-	1730
	ПСП 35.19.16-300ТПВ-1.2	1.117.1-16 ПВ. 1 1010-01	3490	1900	160	-	2160
	ПСП 59.19.16-300ТПВ-1.2	1.117.1-16 ПВ. 1 1011	5890	1900	160	2945	4030
	ПСП 65.19.16-300ТПВ-1.2	1.117.1-16 ПВ. 1 1011-01	6490	1900	160	3245	4430
	ПСП 71.19.16-300ТПВ-1.2	1.117.1-16 ПВ. 1 1011-02	7090	1900	160	3545	4900
1.117.1 - 16 ПВ. 0 0000						ЛИСТ	9

Копирован 20376-01 11

Формат А 4

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

Продолжение таблицы 3.

Эскиз	Марка	Обозначение	Габаритные размеры, мм				Мас-са, кг
			l	h	b	l ₁	
	ПСЛ 30.19.16-300ПВ-1.1 2.2	1.117.1-16ПВ. 1 1012	2920	1900	160	1710	
	ПСЛ 36.19.16-300ПВ-1.1 2.2	1.117.1-16ПВ. 1 1012-01	3520	1900	160	2210	
	ПСЛ 28.19.16-300ПВ-1.1 2.2	1.117.1-16ПВ. 1 1013	2860	1900	160	1700	
	ПСЛ 34.19.16-300ПВ-1.1 2.2	1.117.1-16ПВ. 1 1013-01	3460	1900	160	2160	
	ПСЛ 29.19.16-300ПВ-1.1 2.2	1.117.1-16ПВ. 1 1014	2890	1900	160	1710	
	ПСЛ 35.19.16-300ПВ-1.1 2.2	1.117.1-16ПВ. 1 1014-01	3490	1900	160	2160	
	ПСЛ 65.19.16-300ПВ-1.1 3	1.117.1-16ПВ. 1 1015	6490	1900	160	4030	
	ПСЛ 70.19.16-300ПВ-1.1 3	1.117.1-16ПВ. 1 1015-01	7060	1900	160	4450	
	ПСЛ 71.19.16-300ПВ-1.1 3	1.117.1-16ПВ. 1 1016	7090	1900	160	4480	
	ПСЛ 72.19.16-300ПВ-1.1 3	1.117.1-16ПВ. 1 1016-01	7120	1900	160	4500	
1.117.1 - 16ПВ. 0 0070						Лист	10

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

Продолжение таблицы 3.

Эскиз	Марка	Обозначение	Габаритные размеры, мм				Мас-са, кг
			l	h	b	l ₁	
	ПСЛ 65.19.16-300ПВ-1.1 3.2	1.117.1-16ПВ. 1 1017	6490	1900	160	4550	
	ПСЛ 70.19.16-300ПВ-1.1 3.2	1.117.1-16ПВ. 1 1017-01	7060	1900	160	4980	
	ПСЛ 71.19.16-300ПВ-1.1 3.2	1.117.1-16ПВ. 1 1018	7090	1900	160	5250	
	ПСЛ 72.19.16-300ПВ-1.1 3.2	1.117.1-16ПВ. 1 1018-01	7120	1900	160	5250	
	ПСЛ 60.19.16-300ПВ-1.1 4	1.117.1-16ПВ. 1 1019	5920	1900	160	2960	3630
	ПСЛ 66.19.16-300ПВ-1.1 4	1.117.1-16ПВ. 1 1019-01	6520	1900	160	2960	4080
	ПСЛ 72.19.16-300ПВ-1.1 4	1.117.1-16ПВ. 1 1019-02	7120	1900	160	3580	4530
	ПСЛ 58.19.16-300ПВ-1.1 4	1.117.1-16ПВ. 1 1020	5860	1900	160	2930	3600
	ПСЛ 64.19.16-300ПВ-1.1 4	1.117.1-16ПВ. 1 1020-01	6460	1900	160	2930	4030
	ПСЛ 70.19.16-300ПВ-1.1 4	1.117.1-16ПВ. 1 1020-02	7060	1900	160	3530	4430
	ПСЛ 59.19.16-300ПВ-1.1 4	1.117.1-16ПВ. 1 1021	5890	1900	160	2945	3600
	ПСЛ 65.19.16-300ПВ-1.1 4	1.117.1-16ПВ. 1 1021-01	6490	1900	160	2945	4050
	ПСЛ 71.19.16-300ПВ-1.1 4	1.117.1-16ПВ. 1 1021-02	7090	1900	160	3545	4500
1.117.1 - 16ПВ. 0 0070						Лист	11

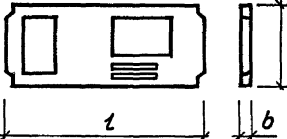
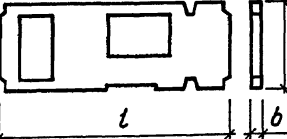
20976-01

12

11

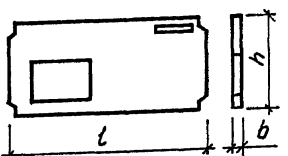
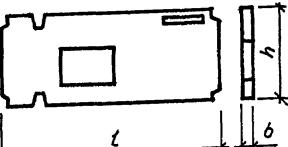
Инв. № подл.	Подпись и дата	Взам. инв. №

Продолжение таблицы 3.

Эскиз	Марка	Обозначение	Габаритные размеры, мм			Мас-са, кг
			l	h	b	
	ПСР49.19.16-300ПВ-1.1 5	1.117.1-16ПВ.1 1022	4930	1900	160	2930
	ПСР61.19.16-300ПВ-1.1 5.1	1.117.1-16ПВ.1 1023	6130	1900	160	3660
1.117.1 - 16ПВ. 0 00ТО						Лист 12

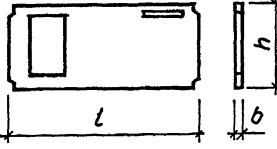
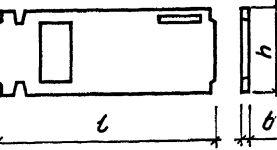
Инв. № подл.	Подпись и дата	Взам. инв. №

Продолжение таблицы 3.

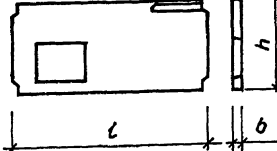
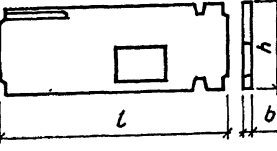
Эскиз	Марка	Обозначение	Габаритные размеры, мм			Мас-са, кг
			l	h	b	
	ПСР49.19.16-300ПВ-1.1 6	1.117.1-16ПВ.1 1024	4930	1900	160	3300
	ПСР61.19.16-300ПВ-1.1 6.1	1.117.1-16ПВ.1 1025	6130	1900	160	4100
1.117.1 - 16ПВ. 0 00ТО						Лист 13

20976-01 13

Продолжение таблицы 3.

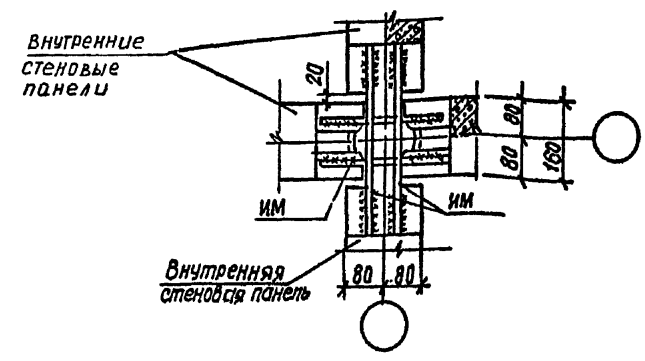
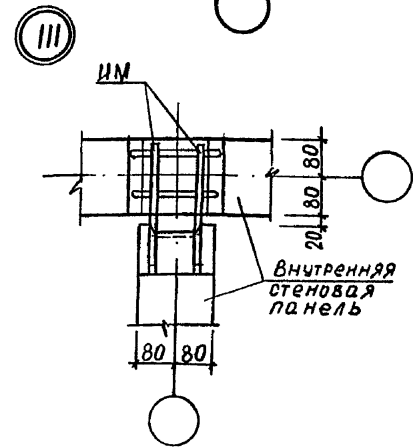
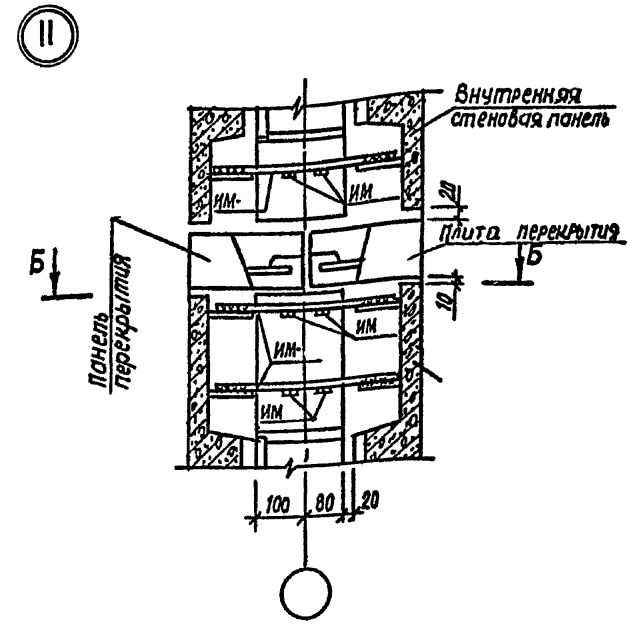
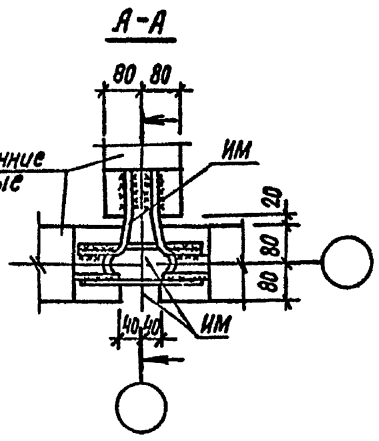
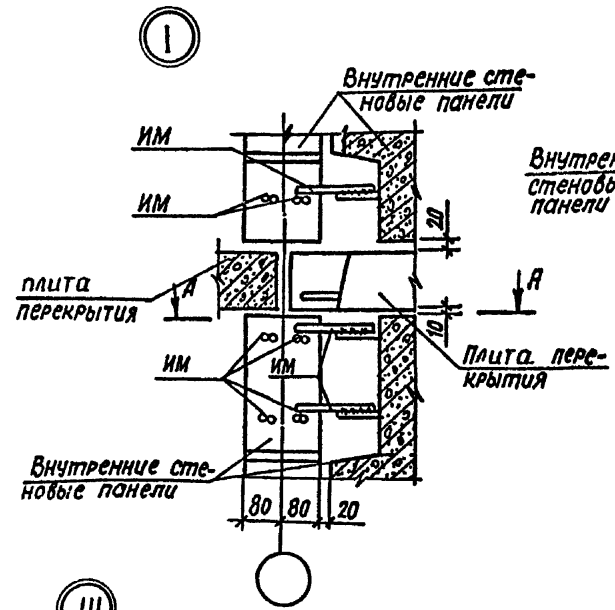
Инв.№подл.	Подпись и дата	Взам. инв.№	Эскиз	Марка	Обозначение	Габаритные размеры, мм				Мас-са, кг
						l	h	b	c	
				ПСР 49.19.16-300ТВ-1.1 7	1.117.1-16ПВ. 1 1026	4930	1900	160		3000
				ПСР 61.19.16-300ТВ-1.1 7.1	1.117.1-16ПВ. 1 1027	6130	1900	160		3930
1.117.1 - 16ПВ. 0 0070									Лист	14

Продолжение таблицы 3.

Инв.№ подл.	Подпись и дата	Взам. инв.№	Эскиз	Марка	Обозначение	Габаритные размеры, мм			Мас-са, кг	
						l	h	b		
				ПСР 49.20.16-300ТВ-1.2 8	1.117.1-16ПВ. 1 1028	4930	2030	160	3900	
				ПСР 49.20.16-300ТВ-2.1 8	1.117.1-16ПВ. 1 1029	4930	2030	160	3900	
				ПСР 61.20.16-300ТВ-1.2 8.1	1.117.1 - 16ПВ. 1 1030	6130	2030	160	4500	
				ПСР 61.20.16-300ТВ-2.1 8.1	1.117.1 - 16ПВ. 1 1031	6130	2030	160	4500	
1.117.1 - 16ПВ. 0 0070									Лист	15

20976-01
14

Узлы сопряжения

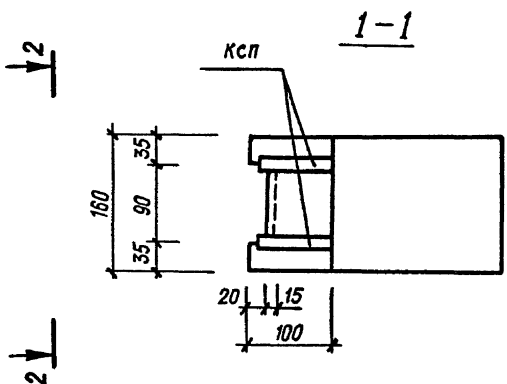
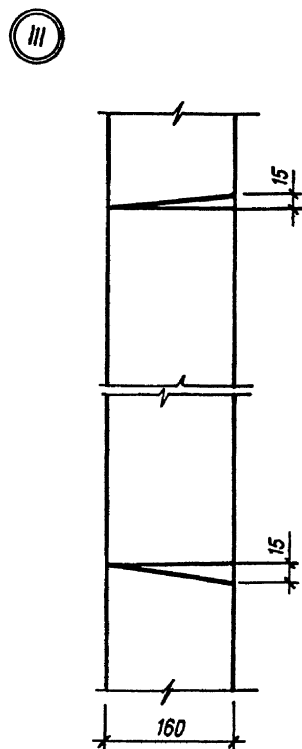
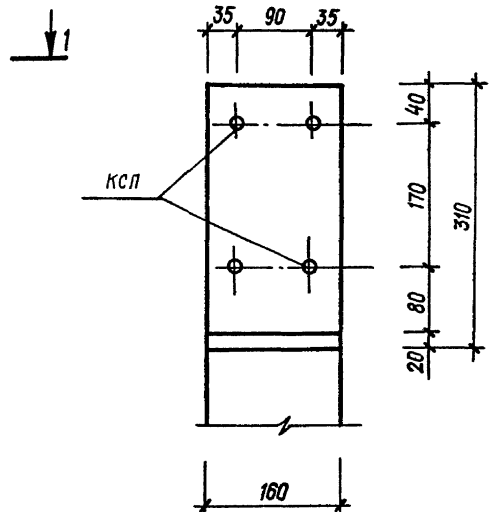
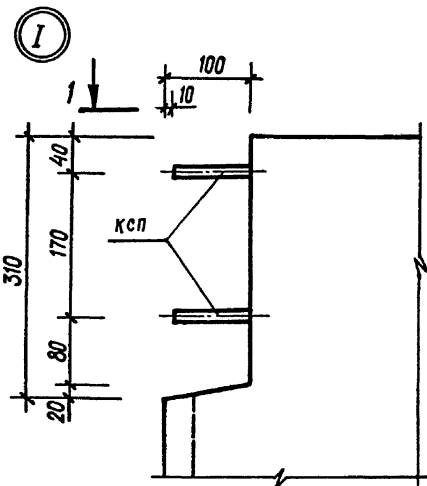


Монтажные изделия уточняются при конкретном проектировании

Имя, № пола, Подпись и дата, Взам. инв. №

1.117.1-16ПВ.0.00ТО

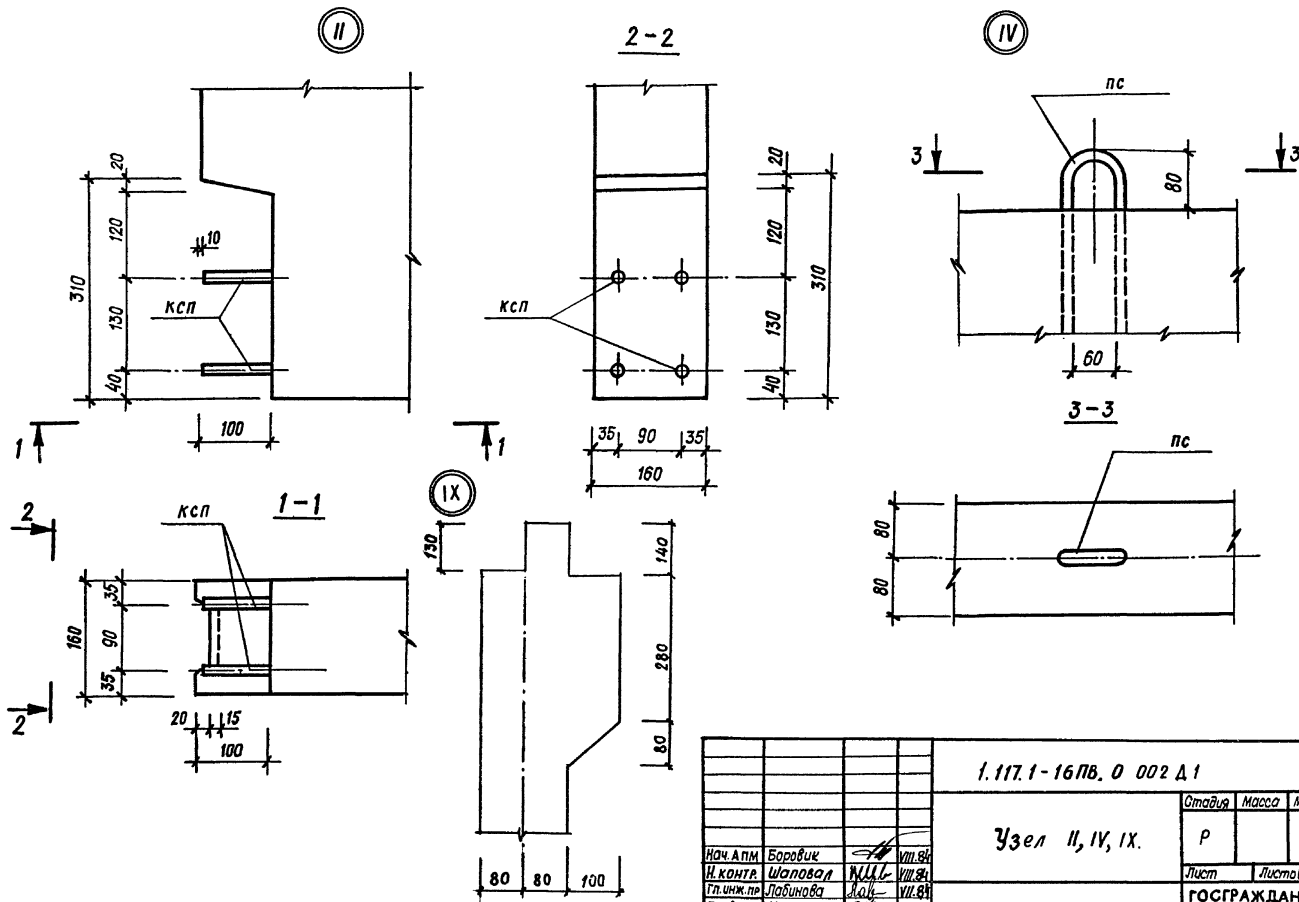
Копировал 20976-01 15 формат А3



Инв. и табл. Подпись и дата Взам.инв-н

1.117.1-16Пв.0 001Д1				
Узел I, III.		Стадия	Масса	Масштаб
		Р		1:5
		Лист	Листов 1	
		ГОСТРАЖДАНСТРОЙ		
		КиевЗНИИЭП		

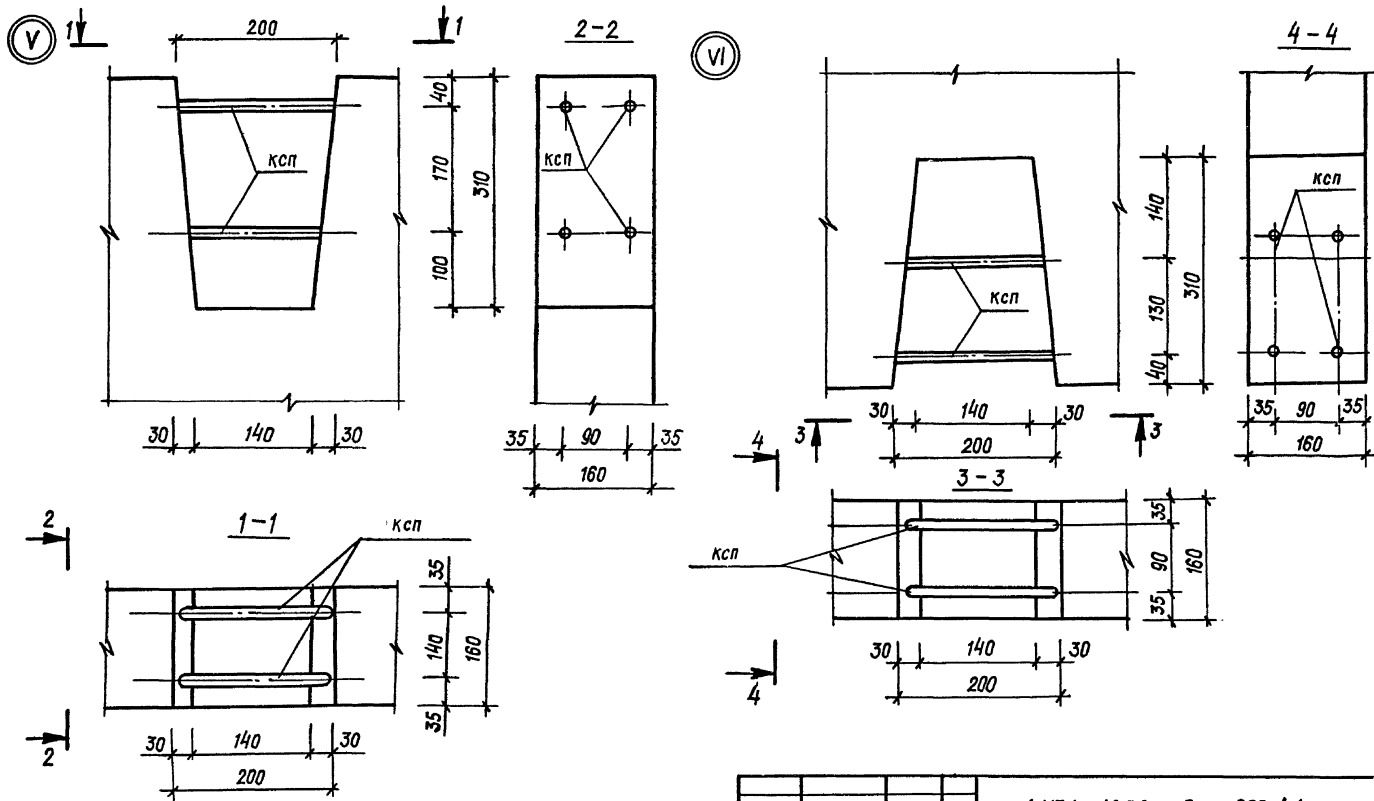
Нач.АПМ	Боровик		VI/84
Н.контр	Шалова		VII/84
Гл.инж.пр.	Лобинава		VII/84
Проверил	Кучерика		VII/84
Разработ.	Веренич		V.84



Ш.В.И. табл. Подпись и дата

ВЗЛОМ ш.В.И.

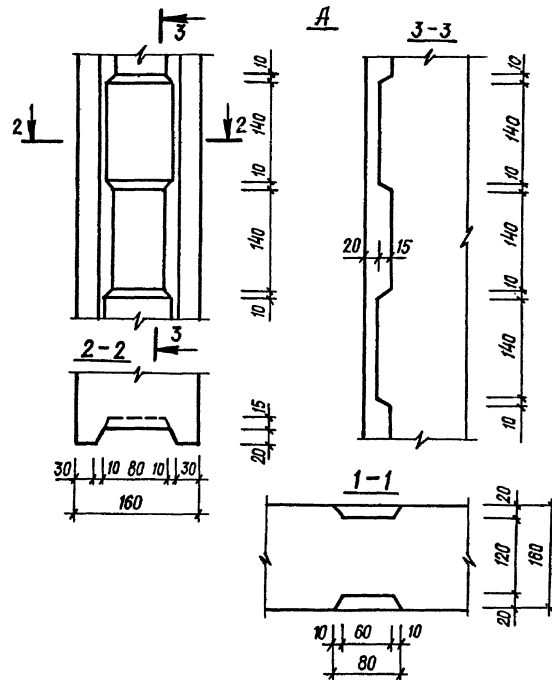
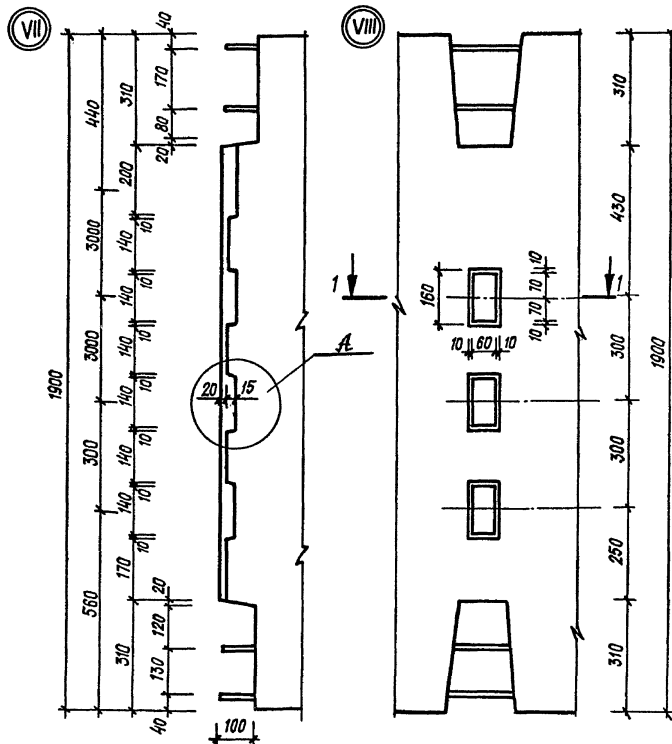
1.117.1-16ПВ.0 002 А 1			
Сталь	Масса	Масштаб	
Р		1:5	
Лист	Листов 1		
ГОСГРАЖДАНСТРОЙ			
КиевЗНИИЭП			



Шв. Н. подл. Подпись и дата В.З.Ом.Шв.Н.

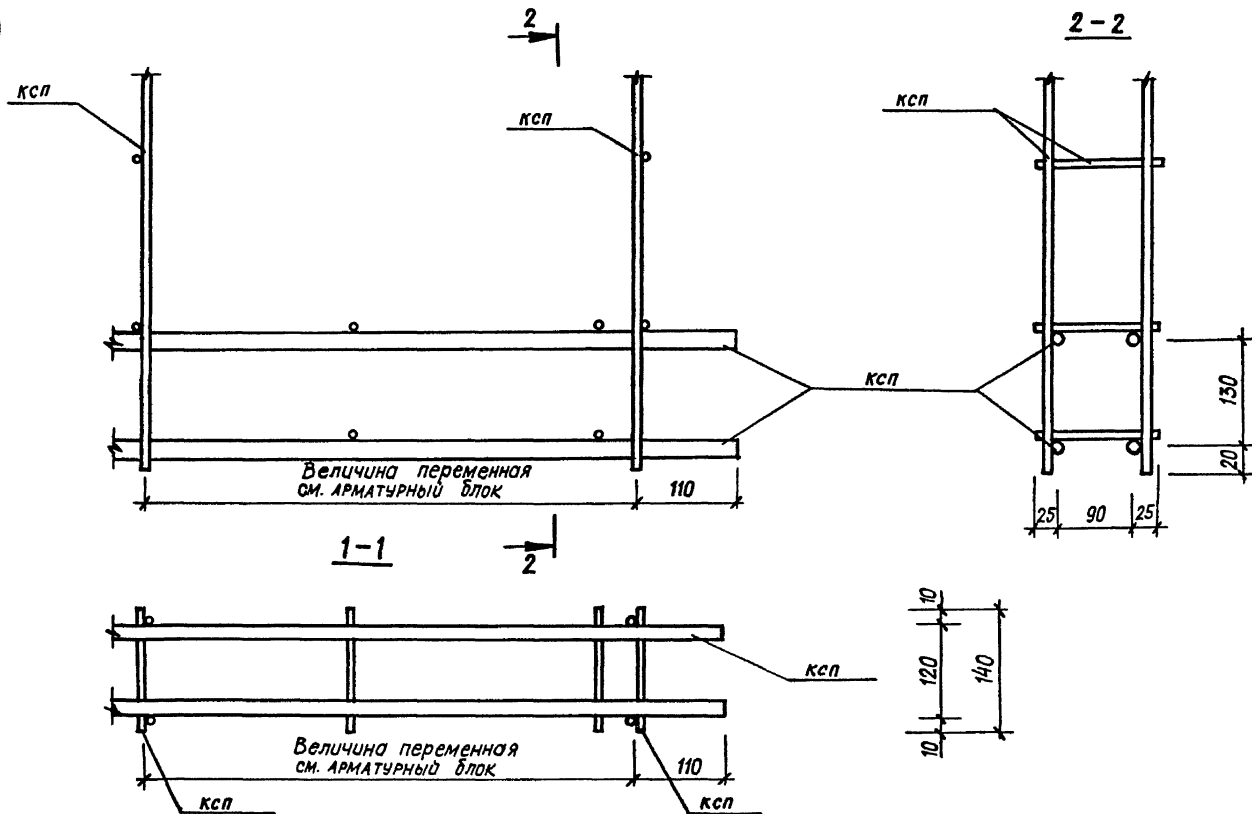
				1.117.1 - 16 п.в. 0 003 Д 1			
				Узел V, VI	Стация	Масса	Масштаб
					P		1:5
				Лист Листов 1			
				ГОСГРАЖДАНСТРОЙ			
				КиевЗНИИЭП			

Исполн.	Боровик	Ш	VI.84
Н.контр.	Шолова	М	VI.84
Гл.инж.пр.	Ладинова	Л	VI.84
Проверил	Кучурика	В	VI.84
Разработ	Верменич	М	VI.84



		1. 117.1 - 16ПБ.0 004 А 1		
		Стадия	Масса	Масштаб
		P		1:5
		Лист	Листов 1	
		ГОСТРАЖДАНСТРОЙ КиевЗНИИЭП		
Нач.АПМ	Боровик	В.В.	VII/84	
Н.КОНТР.	Шапова	И.И.	VIII/84	
Т.И.И.П.	Лабинава	Л.Л.	VII/84	
Проверил	Кукучника	В.В.	VI/84	
Разработ	Верменич	И.И.	VI/84	

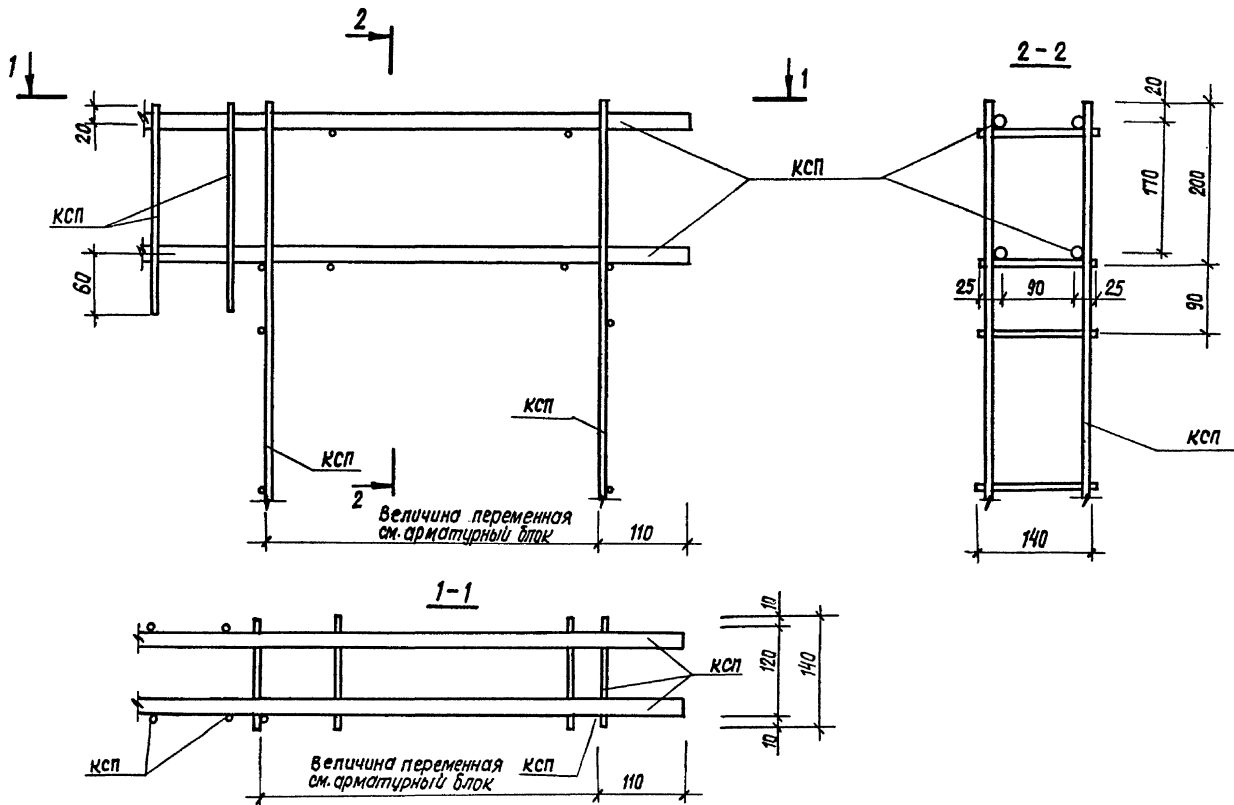
1



Имя, и. табл. Подпись и дата 1984г. ив-м.

				1.117.1-16ПВ.0 001 Д2				
				Узел I.		Статия	Масса	Масштаб
						Р		1:5
						Лист	Листов 1	
				ГОСГРАЖДАНСТРОЙ				
				КиевЗНИИЭП				

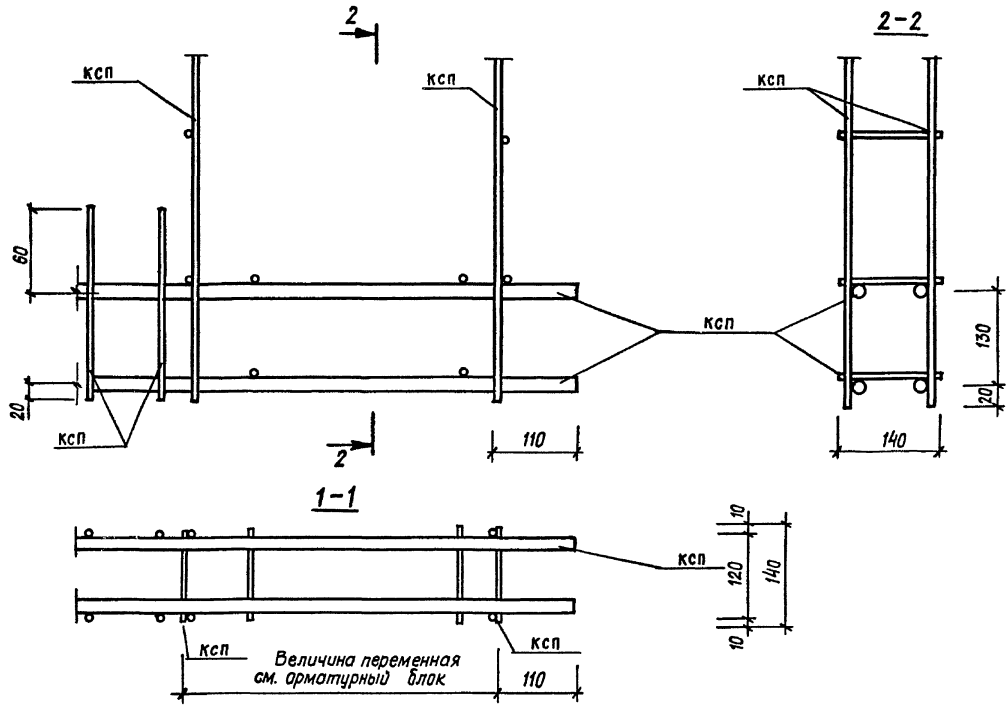
И.контр.	Боровик	<i>[Signature]</i>	VIII.84
Нач.АЛМ	Шоловал	<i>[Signature]</i>	VII.84
Гл.инж.пр.	Лабинава	<i>[Signature]</i>	VII.84
Проверил	Кучурика	<i>[Signature]</i>	VI.84
Разработ	Верменич	<i>[Signature]</i>	VII.84



Лист 1 из 1. Подпись и дата. Взам. инв. №

					1. 117.1 - 16 ПБ. 0 002 Д 2				
					Узел II		Стация	Масса	Масштаб
							P		1:5
							Лист	Листов 1	
					ГОСГРАЖДАНСТРОЙ				
					КиевЗНИИЭП				
Испол.	Баравик			VI.84					
И. контроль	Шаповал	РММ		VI.84					
Гл. инж. пр.	Ладинава	Лад		VI.84					
Проверил	Кучерика	Влас		VI.84					
Разработ	Верменич	ИТР		VI.84					

20976-01 21



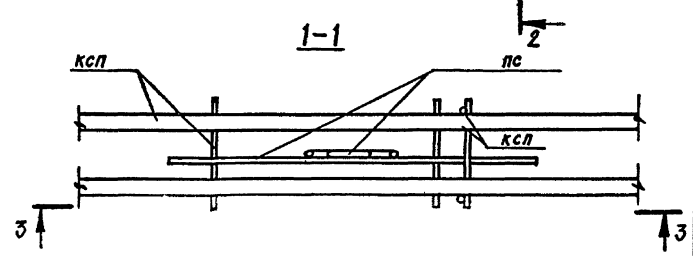
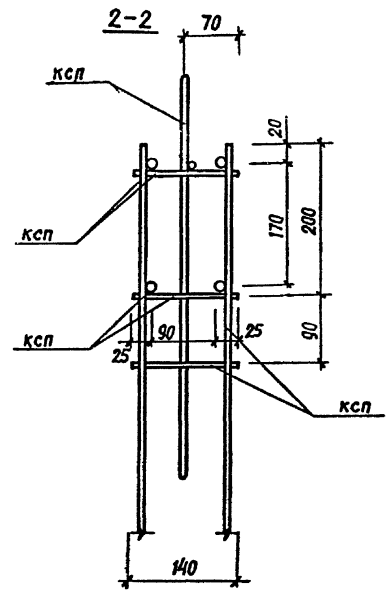
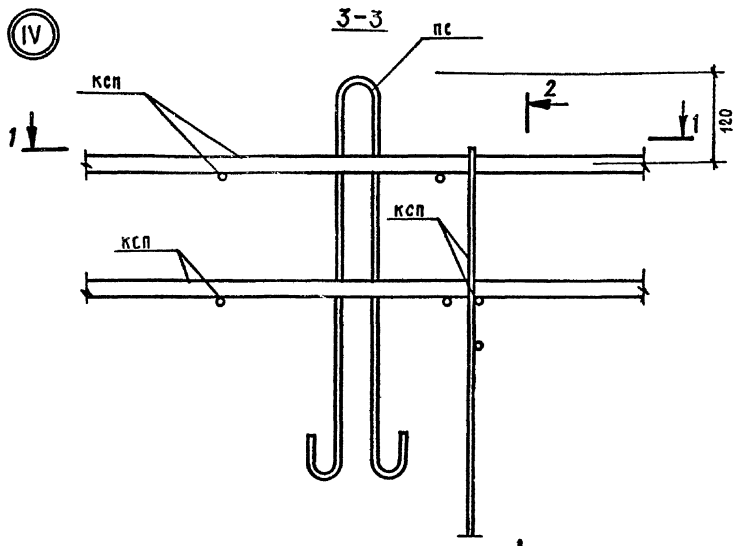
Имя и фамилия Подпись и дата В.С.П.И.И.И.И.

Нач. АПМ	Боровик		
Н. КОНТР.	Шоповал		
П. ИНЖ. ПР.	Лабинава		
Проверил	Кукучина		
Разработ	Верменчук		

1.117.1 - 16ПВ.0 083 Д 2

Узел III.

Стадия	Масса	Масштаб
Р		1:5
Лист	Листов	1
ГОСГРАЖДАНСТРОЙ		
КиевЗНИИЭП		



Шифр набр. Подпись и дата Электронный

		1.117.1-16ПВ.0 004 А2			
		Узел IV.	Сталь	Масса	Масштаб
			Р		1:5
		Лист		Листов 1	
		ГОСГРАЖДАНСТРОЙ КиевЗНИИЭП			

Исполн	Баровик	И.И.	VII/88
Н.контр.	Штапов	В.И.	VII/88
Гл.инж.пр.	Лабирова	Л.В.	VII/88
Проверил	Кичурица	В.В.	VII/88
Разработ.	Варменич	В.В.	V.84

20976-01

23

Исх. 15.2.86