ТИПОВЫЕ КОНСТРУКЦИИ, ИЗДЕЛИЯ И УЗЛЫ ЗДАНИЙ И СООРУЖЕНИЙ

## СЕРИЯ 1.132.1-13ПВ

## ПАНЕЛИ НАРУЖНЫХ СТЕН

ЛЕГКОБЕТОННЫЕ ОДНОСЛОЙНЫЕ ОДНОРЯДНОЙ РАЗРЕЗКИ

ДЛЯ КРУПНОПАНЕЛЬНЫХ ЖИЛЫХ ЗДАНИЙ С ШАГОМ

поперечных стен 3,0;3,6 м и высотой этажа 2,8м

/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 1.132.1-13ПВ

## ПАНЕЛИ НАРУЖНЫХ СТЕН

ЛЕГКОБЕТОННЫЕ ОДНОСЛОЙНЫЕ ОДНОРЯДНОЙ РАЗРЕЗКИ

ДЛЯ КРУПНОПАНЕЛЬНЫХ ЖИЛЫХ ЗПАНИЙ С ШАГОМ

поперечных стен 3,0;3,6 м и высотой этажа 28м /УНИФИЦИРОВАННЫЕ ДЛЯ СЛОЖНЫХ УСЛОВИЙ

СТРОИТЕЛЬСТВА: НЕРАВНОМЕРНО СЖИМАЕМЫЕ

ГРУНТЫ, ПРОСАДОЧНЫЕ ГРУНТЫ,

подраватываемые территории/

# ВЫПУСК 0

материалы для проектирования. ΥΚΑЗΑΗ Η ΠΟ ΝΟΓΟΤΟΒΛΕΗΝЮ ΠΑΗΕΛΕΝ, ΥΟΛΗ ΠΑΗΕΛΕΝ.

РАЗРАБОТАНЫ:

ПРОЕКТНЫМ ИНСТИТУТОМ КИЕВЗНИИЭП A.3ABAPOB AMPEKTOP MH-TA Love 9 ГЛ. ИНЖ. ПРОЕКТА Е. ЛАБИНОВА УТВЕРЖДЕНЫ ПРИКАЗОМ ГОСГРАЖДАНСТРОЯ. и ввелены в действие с 20.12.85, приказ от 29.11.85 N 369 .

Обозначение	Наименование	Crp.	эинэрвнеоб0	Наименование	(
.132.I-13TB.0 0000	Содержание	2,3	I.132.I-13HB.0 0021 J	I Узлы 43,44 /опалубочные/	I
.132.I-13HB.0 00T0	Техническое описание	4÷26			
.132.1-131B.0 0001 AI	Схемы панелей с маркировкой узлов	27			
.132.1-13ПВ.О 0001 ДІ		28	I.132.1-13HB.0 0022 H	І Схемы заполнения проемов	
.132.I-13HB.0 0001 AI		29	I.132.I-13IB.0 0022 J	I	$\perp$
			I.132.1-13HB.0 0023 J	І Схемы армирования панелей с маркировкой	$\perp$
.132.1-13NB.0 0002 JI	Фрагменты  -XVIII /опалубочные/	30		узлов	
.132.1-1311B.0 0002 JI		31	I.132.I-13HB.0 0023 J	1	1
.132.I-13NB.0 0002 JI		32			
.132.1-13TB.0 0002 JI		33	1.132.1-13ПВ.О 0023 Д	I	
.132.1-13HB.0 0002 JI		34			
			I.132.I-13NB.0 0023 J	Схемы армирования панелей с маркировкой	1
.132.1-13ПВ.0 0003 ДІ	Узлы 1,2 /опалубочные/	35		узлов	
.132.I-13NB.0 0004 JI	Узлы 3,16,13 /опалубочные/	36	<b>I.132.1—13ПВ.О 00</b> 24 Д	I Узлы IA, 2A /арматурные/	
.132.1-13HB.0 0005 JI	Узлы 4,5 /опалубочные/	37	I.132.I-13HB.0 002S J	I Уэлы 4A,5A /арматурные/	
	Узлы 6.7 /опалубочные/	38	I.132.I-13HB.0 0026 H	I Уэлы 6A, 7A /арматурные/	T
	Узли 8,9 /опалубочные/	39		I Узлы 8A,9A /арматурные/	T
.132.1-13IB.0 0008 AI	Узлы 10, II/опалубочные/	40		I Узел I2A /арматурный/	T
IX e000 0,817E1-1.281.	Узел I2 /опалубочный/	41	I.132.1-13ПВ.О 0029 Д	I Узел I4A /арматурный/	T
.132.1-13HB.0 0010 JI	Узел 14 /опалубочный/	42	I.132.I-13ПВ.О 0030 Д	I Уэлы I5A, I7A /арматурные/	T
132.1-13TB.0 0011 III	Уалы 15,17 /опалубочные/	43		I Узлы ISA, ISA /арматурные/	T
.132.1-131B.0 0012 JI	Узлы 18,19 /опалубочные/	44	I.132.I-13ПВ.О 0032 Д	I Уэлы 20A, 2IA, 22A /арматурные/	T
.132.1-13IB.0 0013 JI	Узлы 23 + 25 /опалубочные/	45			
.132.1-13HB.0 0014 JI	Узлы 26 + 28 /опалубочные/	46			
132.1-13TB.0 0015 JU	Узел 29 /оцалуоочный/	47			
IX 8100 0.8IRI-I.SEI.	Узел 30 /опалубочный/	48			
IX 7100 0.8IEI-I.SEI	Уэлы 31,32 /опалубочные/	49		1.132.1 - 13 NB. D 0000	
.132.1-13TB.0 0018 AI	Узел 33 /опалубочный/	50	Hay ADM FOROBUK		_
	Узел 34 /опалубочный/	51	HAY.ATM BOPOBUK TO HALLS	- P 1	Ли
	Уэлы 35÷38 /опалубочные/	52	Гл. инж. Лабинова day-	Содержание госграждан	-C

#### 1. OBILIVE JIAHHHE.

Рабочие чертежи панелей из легкого бетона на пористых заполнителях разработаны для наружных несущих стен крупнопанельных 5-9этажных жилых домов с малым шагом поперечных внутренних несущих стен, унифицированных для трех условий строительства: на неравномерно сжимаемых грунтах, на просадочных грунтах и подрабатываемых территориях во П и Ш климатических районах.

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

В состав серии І.ІЗ2.І-ІЗПВ входят :

Выпуск 0 "Материалы для проектирования. Указания по изготовлению Выпуск I и 2 "Панели. Рабочие чертежи".

Выпуск З "Арматурные изделия. Рабочие чертежи".

Настоящий выпуск содержит общие материалы и чертежи унифицированных опалубочных и арматурных деталей наружных стеновых панелей толщ. 350 ми,

Номенклатуру изцелийсм. л. 13+27, схемы панелей с маркировкой узлов см. покум.0001ДІ.

На чертежах деталей приведены постоянные размеры, которые не зависят от длины панели.

Панели, в зависимости от их вида, разделены не рядовые - ин - декс "Р" и торцевые - индекс "Т", которые, в свою очередь, разделяются на группы 1,2, ... в зависимости от характера примыкания к смежным конструкциям, см.лист 28.

Рабочие чертежи наружных стеновых панелей запроектированы применительно к сериям типовых проектов, разрабатываемых с размерами планировочной сетки, кратными 300 мм.

Кроме унификации габаритов, в панелях различных групп проведена унификация профилей, проемов, монтажных выпусков, рифлений боковых поверхностей, а также узлов армирования, арматурных и закладных изделий.

При разработке наружных стеновых панелей учтены требования ГОСТ IIO24-84 "Панели стеновые наружные бетонные и железобетонные для жилых и общественных зданий" и ГОСТ I3OI5-75 "Изделия железобетонные и бетонные. Общие технические требования". Окна и балконные двери приняты по ГОСТ II2I4-78 в двух вариантах: со спаренными и с раздельносближенными переплетами.

При разработке наружных стеновых панелей приняты следующие основные положения:

Изготовление панелей предусматривается применительно к технологии заводов /типовой проект предприятия крупнопанельного домостроения мощностью 140000 м2 общей площади в год, шифр 409-13-6/.

Предельный габарит панелей 6,55 x 2,9 x 0,35м,масса до 8,0т Панели изготавливаются из керамзитобетона или других видов легкого бетона /аглопоритобетона, шлакопемзобетона, перлитобетона, керамзитоперлитобетона/.

Панели изготавливаются фасадной стороной вниз.

Подъем панелей в вертикальное положение из форм после термообработки производится с помощью кантователя при угле наклона не менее  $70^{\circ}$ .

Распалубка производится при достижении прочности бетона изделия не менее 70% от проектной.

Армирование панелей производится сварными прост. каркасами, которые устанавливаются в форму в собранном виде при закрытых бортах.

				1.132.1 - 13 NB. O	0010		
Нач.АПМ	Боровик	4	IX.84		Стадия	Лист	Листов
И.монтром	Шаповал	KUG-	IX.84	Техническое	P	1	25
Гл.инж.пр.	Лабинава	lake	VH.84	I GJCHU4GCRUG	50055	HCTDOIN	
Провер.	Федоровская	guraj	VII. 84	описание.	госгражданстро КиевЗНИИЭ		ALAOD
	Кихменко	Curs	VI. 84	01.0047.40;	Кие	вЗНІ	IIENN

Копировал

Съемные части проемообразователей для оконных и дверных проемов, а также вкладыши форм для торцовых панелей и панелей лоджий устанавливаются после установки арматурного блока в форму.

#### 2. КОНСТРУКЦИЯ ПАНЕЛЕЙ

Однослойные панели выполняются из легких теплоизоляционно-конструктивных плотных бетонов слитной структуры на пористых заполнителях /керамзите, перлите, шлаковой пемзе или аглопорите/ марки по прочности на сжатие М 50 или М 75.

Морозостойкость бетона должна быть не ниже  $M_{p3}$ -35 по ГОСТ 7025-78.

Материалы легких бетонов принят следующие:

Керамзитобетон нормальный или пластифицированный на керамзитовом гравии с предельной крупностью 20 мм на дробленом керамзитовом песке /ТОСТ 9759-83/.

Аглопоритобетон на аглопоритовом щебне и песке /по ГОСТ 11991-83/.

Шлакопемзобетон нормальный или пластифицированный на шлакопемзовом тебне и песке /по ГОСТ 9760-75/.

Перлитобетон на вспученном перлитовом щебне различной объемной массы и перлитовом песке с объемной массой не менее 300 кг/м3 /по ГОСТ 10832-74/.

Керамзитобетон на керамзитовом гравии различной объемной массы и перлитовом песке с объемной массой не менее 200 кг/м3.

Объемная масса легкого бетона в высушенном до постоянного веса состоянии принята IOOO кг/м3 согласно ГОСТ IIO24-84.

Наружные поверхности панелей имеют фактурный слой, выполняемый из раствора или бетона толщиной не менее 20 мм, а также могут быть

облицованы плитками керамическими, стеклянными, декоративного бетона.

Не допускается облицовка керамической и стеклянной плиткой панелей из перлитобетона и легкого бетона на вспученном перлитовом песке.

Марка наружного слоя бетона или раствора по прочности на сжатие должна быть не менее М 100, морозостойкость не ниже  $M_{\rm ps}$ -50.

В строительно-климатических подрайонах IIA, IIB, а также в районах, где климатические характеристики по скорости ветра и относительной влажности воздуха совпадают с характеристиками перечисленных подрайонов /средняя скорость ветра за 3 зимних месяца 5 и более м/сек, среднемесячная относительная влажность воздуха более 75%/, толщину фасадного защитного декоративного слоя следует принимать равной 30 мм или применять отделку панелей керамической или стеклянной плиткой на слое цементного раствора толщиной I5 мм.

**Мат**ериал, цвет и вид поверхности фактурного слоя назначается при разработке к конкретному проекту.

Профили периметров стеновых панелей запроектированы с учетом применения закрытых стыков, заделываемых герметиком (nucin 30)

Панели поверху имеют противодождевой барьер в виде гребня. Наружная поверхность гребня должна быть покрыта водонепроницаемой мастикой.

По вертикальным торцам панелей предусмотрены рифления /см. документ0002Ду, в углах панелей поверху и понизу - петлевые выпуски для сопряжения панелей между собой и с внутренними стенами /см.докум.0004Ду

В двушаговых панелях в средней части, где к ним примыкают внутренние стены, имеется вертикальная штраба, по верху и по низу которой также расположены петлевые выпуски /см. покум.0005ДІ/

Петлевые выпуски, расположенные на торцах панелей на высоте 1750 мм от нижней опорной грани, служат для крепления подкосов, уста-

Копировал

1.132.1 - 13 MB. 0 00TO

навливаемых на период монтажа панелей /см.докум. 0005ДГ, фрагмент І.узедЗ/ Поверху панелей расположены строповочные петли /см. покум. 002ІЛІ / Для крепления ограждений балконов и лоджий в панелях устанавли-

Заполнение оконных проемов столярными изделиями производится на заводе после термообработки панелей. Для крепления деревянных коробок окон и балконных дверей в панелях предусмотрены деревянные антисептированные пробки. Детали заполнения оконных и балконных дверных проемов приведены на докум. 0031ДТ, 0032ДТ.

ваются закладные детали /см. докум. 0027ДТ/

Армирование панелей осуществляется пространственными каркасами. При проектировании пространственных каркасов были приняты следующие решения: основой пространственных каркасов являются вертикальные каркасы КНС устанавливаемые у торцов и у проемов, а в двухшаговых панелях и у штрабы. В глухих панелях эти каркасы устанавливаются с шагом 1000 мм. Понизу они объединяются горизонтальным каркасом, поверху - пространственным каркасом /состоящим из 3-х каркасов для панелей с проемами и состоящим из 2-х каркасов для глухих панелей/. Под проемами устанавливаются отдельные прямые стержни типа ТСП, которые в пределах проема соединяются скобами АН. Перемычки под дверными проемами усиливаются каркасом. Четверти проемов армируются каркасами. устанавливаемыми по их периметру. Ослабленный участок двухшаговых панелей в месте штрабы армируется дополнительными каркасами. Гребнипанелей армируются гнутыми каркасами.

Торцы угловых панелей армируются гнутыми сетками.

Взаимное расположение элементов пространственного каркаса определяется размерами, указанными на его чертеже и на типовых деталях армирования, приведенных в настоящем альбоме.

Схемы армирования панелей приведены на документах 0033ДІ÷0036ДІ настоящего выпуска.

Приемка панелей ОТК завода-изготовителя и контрольная выборочная проверка потребителем производится в соответствии с ГОСТ IIO24-84

Масса панелей при отпуске потребителю не должна превышать проектную отпускную массу более чем на 7%.

Влажность легкого бетона панелей при отпуске потребителю не полжна быть более 12%.

Предел огнестойкости наружных стеновых панелей - 2 часа . группа - несгораемые, согласно СНиП II-2-80.

Размеры стеновых панелей не полжны иметь отклонений от основных проектных размеров, превышающих установленные ГОСТ IIO24 84.

На поверхности панелей не допускаются:

раковины, воздушные поры, местные наплывы бетона и впадины. размеры которых превышают указанные в табл. І:

трещины в бетоне и растворе панелей, за исключением местных поверхностных /усадочных/ шириной не более 0.2 мм;

околы и неровности бетона ребер общей длиной более 50 мм на I м и глубиной или высотой более 5 мм на лицевых поверхностях панелей и по периметру проемов и IO мм на наледевых поверхностях панелей;

жировые и ржавые пятна на лицевых поверхностях.

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

При отпуске с завода панели должны иметь максимальную заводскую POTOBHOCTE:

Офактуренную наружную поверхность.

Поверхность с внутренней стороны, подготовленную под окраску или оклейку обоями.

Вмонтированные и остекленные оконные и балконные дверные блоки, окрашенные масляной или эмалевой краской за один раз, которые должны быть оснащены скобяными изделиями и иметь уплотняющие проклад-ки /качество столярки должно соответствовать требованиям ГОСТ 23166-78 и ГОСТ 5087-80/.

Установленные подоконные доски и сливы из оцинкованного железа.

Таблица I

Поверхности панелей		раковин	Высота местных наплывов и глу- бина впадин
Предназначаемые под окраску и выходящие:			
внутрь здания	I	I	I
наружу здания	3	2	2
Предназначаемые под оклейку обоями	4	3	I
Боковые в зоне уплот- нения герметиками	6	2	2
Нелицевые /невидимые после монтажа/	IO	5	5

### 3. УКАЗАНИЯ ПО ИЗГОТОВЛЕНИЮ ПРОСТРАНСТВЕННЫХ КАРКАСОВ

Все арматурные изделия перед установкой в форму объединяются в пространственный каркас /КП/ на специальных кондукторах. Основные элементы пространственного каркаса: вертикальные и горизонтальные каркасы, пространственные каркасы перемычек и отдельные стержни, которые соединяются конт.точечной сваркой.Качество сварки

Подпись и дата

должно быть не ниже требований к соединениям с ненормированной прочностью по ГОСТ 10922-75.

Каркасы перемычек собираются в пространственный каркас из 2-3-х плоских каркасов, соединяемых на концукторах с прямыми стержня-ми, в перевернутом на 90° положении /относительно проектного/ с по-следующей установкой по проекту. Возможны и другие способы изготовления перемычек: соединение плоских каркасов скобами типа АН, гнутые из плоских каркасов и т.п.

Пространственные каркасы верхнего и нижнего гребня, а также все детали, выступающие над гранями панели, временно крепятся к пространственному каркасу вязальной проволокой таким образом, что не выступают за габарит сваренных между собой каркасов; это позволяет уложить блок в форму с закрытыми бортами при принятой технологии изготовления панелей "лицом вниз". Окончательная фиксация привязанных деталей осуществляется после установки арматурного блока в форму. Вертикальные стержни каркасов гребней привязываются вязальной проволокой к поперечным стержням горизонтальных каркасов для обеспечения проектного положения этих каркасов при бетонировании.

Все петлевые выпуски /типа МНС АНСи ТКС/ фиксируются в проектное положение бортовыми коробочками формы и привариваются к элементам блока непосредственно в форме для совместной работы их на растяжение.

Закладные изпелия МНС/для крепления ограждения балконов и лоджий/ фиксируются в форме при помощи штырей с пластмассовыми колпачками, остающимися в изделии.

Фиксация арматурных блоков в проектное положение в форме должна обеспечиваться при помощи пластмассовых или цементно-песчаных фиксаторов.

- 4. УКАЗАНИЯ ПО СКЛАДИРОВАНИЮ, ТРАНСПОРТИРОВАНИЮ.
- 4.1. Хранение и транспортирование панелей должны выполняться в соответствии с требованиями ГОСТ IIO24-84 со следующими дополнения—ми:

применять самобалансирующиеся траверсы, обеспечивающие вертикальное положение панели;

применять подкладки, устанавливаемые вдоль нижнего гребня панелей;

строповку панелей производить за строповочные петли ПСП, расположенные по верхней грани панелей.

4.2. Каждая панель должна иметь маркировку, выполненную несмываемой краской. На марке должны быть указаны: марки изделия, товарный 
знак предприятия-изготовителя, номер контролера ОТК, дата, масса изделия.

Маркировка изделий принята по

ΓΟCT II024-84.

Например: ІНС 65,29,35-75ЛПВ-1,3.03,05:

ІНС - однослойная наружная стеновая панель

65.29.35 - габариты изделия

Инь. Миоди. Подпись и дата Взам.

75Л - марка легкого бетона на сжатие

- ПВ особые условия применения изделия сложные условия строительства
- I.3 вид примыкания к конструкциям типы торцов изделия
- 03.05 типы проемов в двухшаговой панели по таблице на листе 12.

Маркировка пространственных каркасов КП:

внесение изменений в обозначение марок не допускается;

Марки изделия проставляются на чертежей в спецификациях проектов, в заказах заводам-изготовителям и на изделиях.

5. ПОКАЗАТЕЛИ ТЕПЛОПЕРЕЛАЧИ

Требуемое сопрогивление теплопередачи, ограждающих конструкций в трано:

 $R_o^{TP}$  равно: для районов с  $t_H = 20^{\circ}$ C  $R_o^{TP} \leq I,02 \text{ M}^2.4.^{\circ}$ C / к.кал. с  $t_H = -15^{\circ}$ C  $R_o^{TP} \leq I,I0 \text{ M}2.4.^{\circ}$ C / к.кал

Величины теплоперецачи  $R_{\bullet}$  ограждающих наружных стеновых панелей иля разных бетонов и зон влажности.

### Тавлица 2

N M	Номенклатура легких бетонов	deron Krć/ M3	R м². ч°. 301 влаж		эмнегэмиqП
m		МЭ	сухая	нормал.	
I.	Керамзитобетон на ке- рамзитовом песке	1000	1,343	1,13	
2	Шлакопемзобетон на шлакопемзовом песке	1400	I,059	0,93	голько сухая зона для -20°C
3	Керамзитобегон на перлиговом песке	1000	I.280	1.13	
4	Аглопоригобетон на аглопориговом песке	1000	1,184	1,059	не допустимо для нормальн.зоны -25°C
5	Перлигобетон на пер- лиговом песке	1000	I,343	I,184	

Унифицированные секции для особих грунтових условий на неравномерную просадку основания и на воздействие горизонтальных деформаций расчитаны как бесконечно жесткие штампы, расположенные на упругом основании, соединенные по высоте связями см. табл \$6

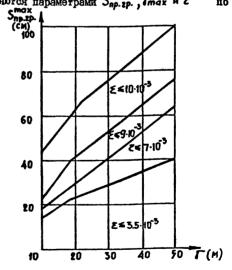
Расчет предельных величин коэффициента изменчивости скимаемости основания, расчетной величини просадки и расчетного радмуса кривизны произведен на основании глав СНиП 2.02.01-83, "Рекомендаций по унификации проектирования жилых зданий в особых грунтовых условиях", "Инструкции по проектированию бескаркасных жилых домов, строящихся на просадочных грунтах с применением комплекса мероприятий" РСН297-78.

Разница усилий в поперечном сечении надземной части должна восприниматься фундаментно- подвальной частью. В части здания ниже отм.0,00 решен вариант сборно - монолитных цокольных наружных и внутренних стеновых панелей для 3-х условий строительства:

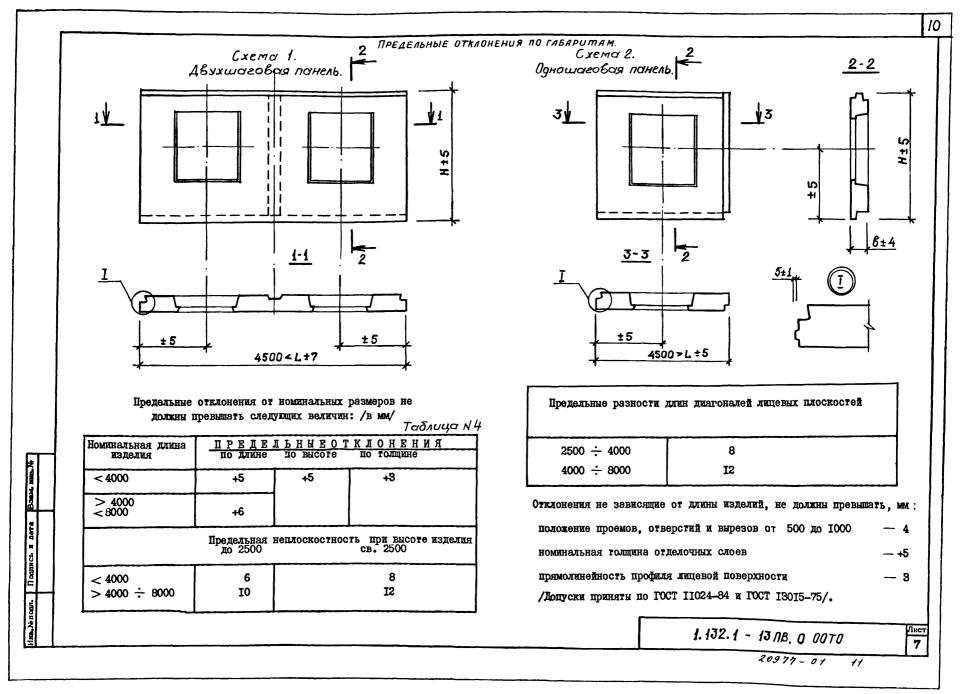
по сборным железобегонным фундаментам для неравномерно сжи-маемых грунтов и подрабативаемых территорий;

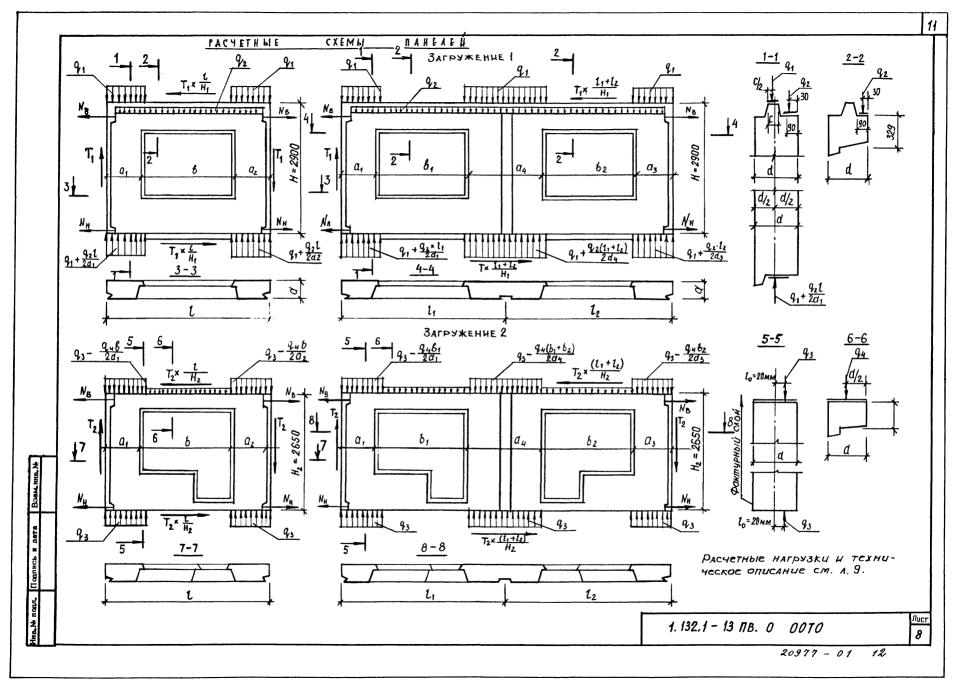
по монолитным фундаментам для просадочных грунтов.

В фундаментах для подрабатываемых территорий по сборным железобетонным подушкам устраивается монолитный пояс со швом скольжения для уменьшения усилий от воздействия горизонтальных деформаций. 4. Область применения проектов для разных грунтовых условий определяются параметрами  $S_{np.\, tp.}^{max}$ ,  $I_{max}$  и  $\mathcal{E}$  по графику



1.132.1 - 1 NB. 0 00TO





### Значение расчетных нагрузок

		TAOAUGA NO
q <sub>1</sub> — в т/п.м		32.8
9,2 — в т/п.м	при в = 1,36м	0.9
93 - 8 m/n.m		87.5
q4 — в т/п.м	npu 8=1,64 m npu 8=2,10 m	1.8 1.9
T <sub>1</sub> - β m	при в = 1,36 м	4.50 3.00
τ <sub>2</sub> – 8 m	npu 8 = 1,64 m	0.80 0.70
N <sub>8</sub> - β m		4.75
N <sub>H</sub> - B m		238

- 1. В таблице значение нагрузки д, приведено без ичета возможных местных ославлений сечения верхнего гребня. 2. Значение нагрузок д, и ди даны без учета собственного
- веса перемычки. 3. В величину озводит нагрузка од с половины длины панели и вес перемычки. Для понелей с верхним гребнем.
  - значения Q, при с,=20мм для простенков те же, что и для панелей без верхнего гоебня.
  - 4. Данный лист рассматривать совместно с листами 6÷10.

5. Расчет панелей выполнен: Q/На вертикальные равнамерно-распределенные нагрузки Приложенные: -для панели с "верхним гребнем по верху "гребня" над простенком (q,) и по перемычке (q,) для среднего сечения (Q.) TOU E = 20 MM; -для панелей без "гребня" по верху панелей над простенком с учетом случайного эксцентрицитета  $e_0 = 20$  мм  $(q_3)$ U TO TEPEMBIYKE (Qu) б) на сдвигающие силы приложенные к торцевым граням панели Т, и Т2. 6 Для панелей без гребня несущая способность определена для среднего сечения. т. Расчеты прочности выполнены по "Инструкции по проектированию конструкций панельных зданий

BCH 32-77

,	<b>Испытания</b> перемычек производить в соответствии с ГОСТ 8829-77.
1.	acingination inepermenter ripous automita a contractinenta circa 8025 71.
<b>2</b> .	Контрольные нагрузки включают вес загрузочных устройств.
<b>3</b> .	всли розрушение произошло при нагрузках меньше контрольных

и отклонения их не превосходят указанные максимальные величины, требуется повторное испытание (см. п. 3.2.2 ГОСТ 8829 - ТТ).

4. Паделие признается годным если измеренная инирина раскрытия

fнъ. № подл. Подпись и дета

4. **Изделие** признается годным, если измеренная ширина раскрытия трещин, превышает контрольную величину не более чем на 50% (см. п.3 4.3 гост 8829-77).

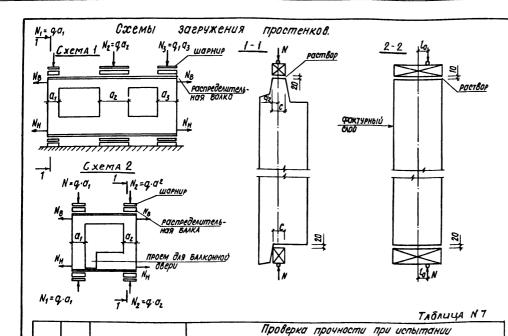
5. Если после разрушения перемычки, испытонной на изгид, простенки и "гребень" на участках простенков не разрушились, то допускается повторное испытание той же панели для проверки прочности простенков и вержнего "гребня" по схемам 1,2 на листе 4.

6. Оснавные схеты загружения см. лист 9.

1.132.1-13 NB.O 00TO

20977 - 01

10



Раздробление или раскалывание бетона от сжатия, 3KCUCHTPUCUTET Толщино понели PACKPHITTUE TIPEWUN HO BENUYUNY 1 MM U SONEE марко Бетона Q - cymmaphasQART-BORONHUTEABHAR максимальное допускаеконтральная разрушаю-KOHTPOALHOR HOPPYSKO мое отклонение действиицая нагрузка, включающоя за вычетом собственного тельной разрушающей собственный вес простенка веса простенка HOPPYSKU DIN KOHTPONGHOU MM m /nm T/ NM T/nm схема загружения Схема ЗОГРУЖЕНИЯ CXEMO 30 TPYXEHUS схема загружения 2 2 2 75 350 140.0 0 52,5 20 51,3 138,8 7.9 21.0

Взам, инв. №

4нв.№ подл. Подпись и датв

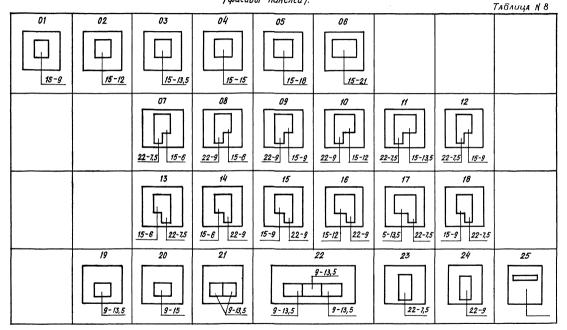
Вид загружения

- 1. Испытоние панелей производится в соответствии с ПОСТ 8829-77.
- 2. Контрольная нагрузка включает вес загрузочных устройств.
- 3. Контрольные разрушающие нагрузки, приведенные в таблицем 5, апределены для панелей, в которых прочность бетона достигла проектной марки.
- 4. Если испытание произошло при нагрузке меньше контрольной и отклонения их не превосходят указанных максимальных величин, требуется повторное испытание (по указаниям п.з. 2.2 гост 8829-77).
- 5. Испытания прастенков, над которыми имеется верхний "гребень", производить по приведеннай схеме м.у.а без верхнего "гребня" испытываются по схеме м.у.а.
- 6. Перед испытанием местные ослабления, гребня воне петли торцовых граней и среднего простенка панелей должны быть заполнены бетоном до помного восстановления сечения "гребня и толщины панели. Марка бетона к моменту испытания должна быть не ниже марки бетона панели.
- 7. Прочность раствора в швах при испытании должна быть не менее 50% марки бетона панели.
- 8. Для испытания простенков панелей с "гребнями" по схеме 2 необходимо предварительно обетонить верхнюю и нижнюю опорные зоны панели бетаном марки 200 с армированием.
- 9. К моменту испытания бетон должен иметь прочность не менее марки бетона испытываемой панели,

1.132.1 - 13 MB. O OOTO

Индексы, обозначающие типы проемов серии Р (с раздельными переплетами и дверными полотнами) для жилых зданий по ГОСТ 11214-78

Іфасады панелей /.



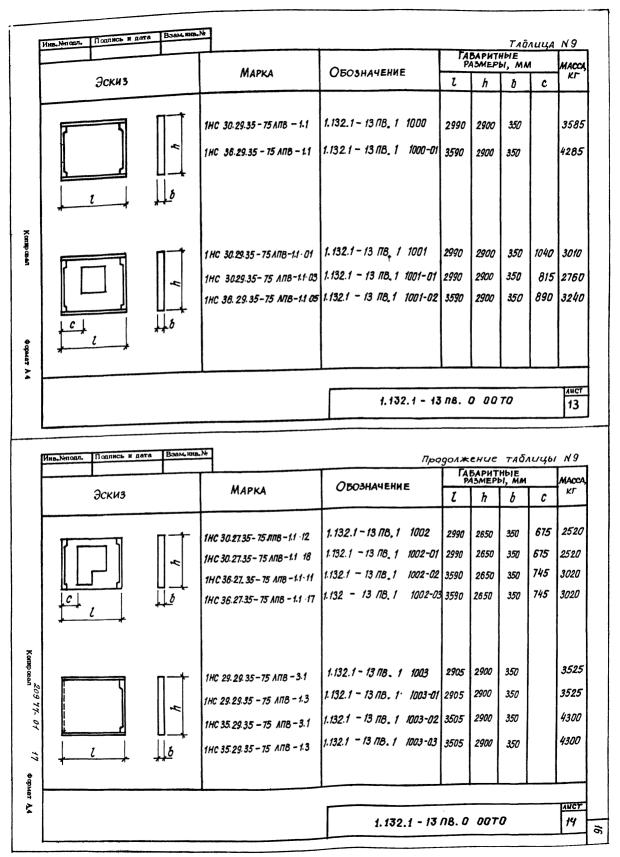
- 1. Тип 24 и 25 только в серии 96. (Разроботоно применительно к серии 96)
- 2. В обозначении марок оконных и дверных болконных блоков условно опищены индексы "ОР" и "БР" (раздельные)

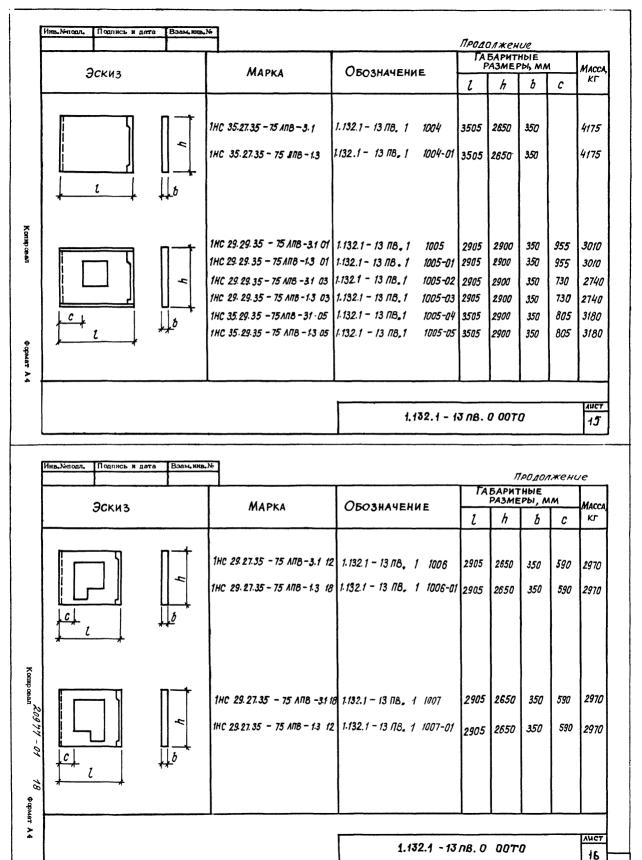
B36M, MB. N

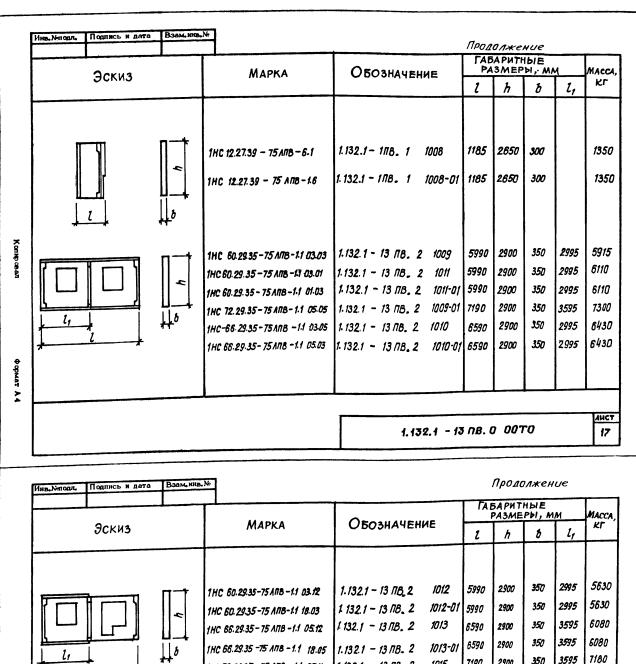
Инв. Миоди. Попись и пата

1.132.1 - 13 //B. 0 00TO

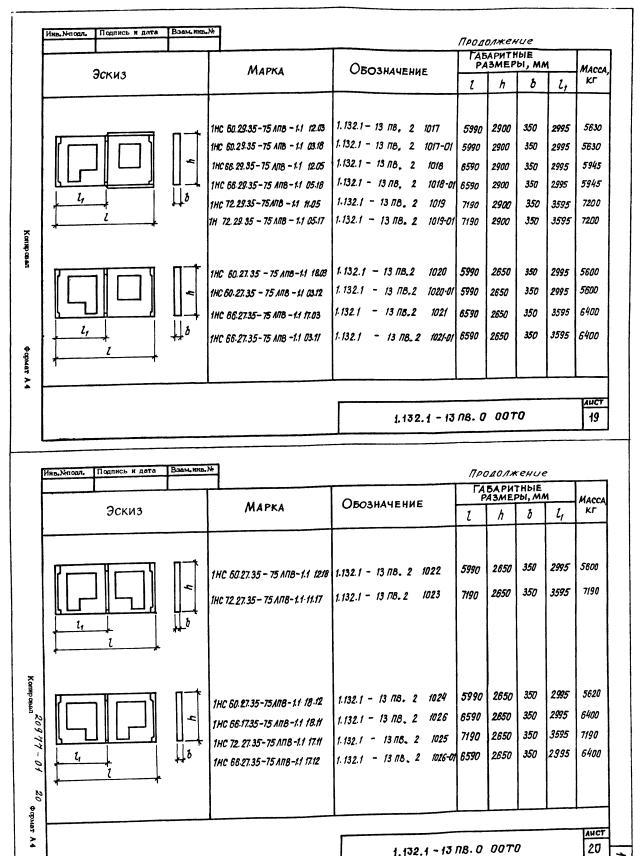
Лист 12

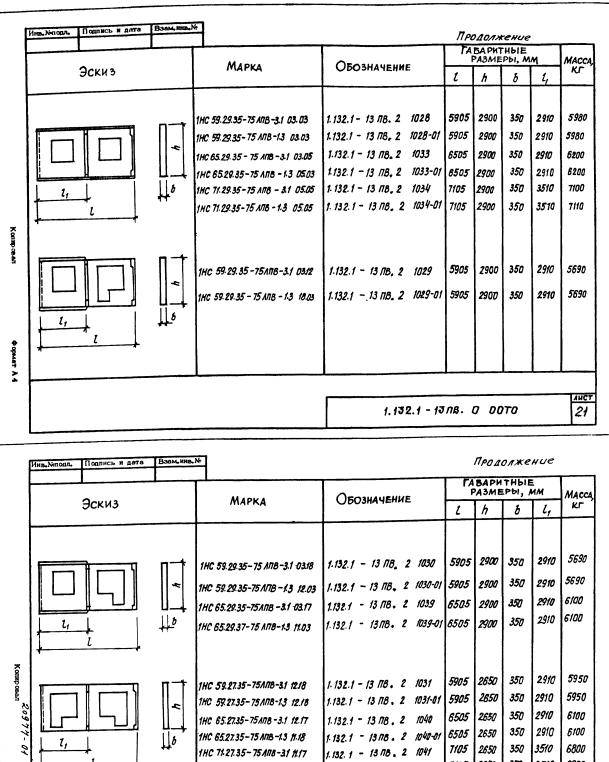


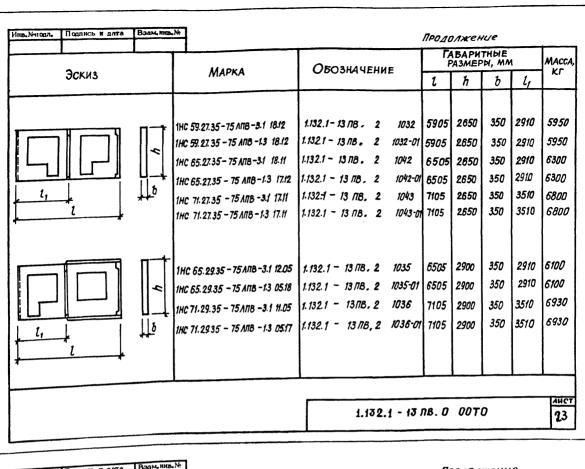




						TA.	BAPHT PA3ME	НЫ <b>Е</b> РЫ, А	1M	MACC/
	Эскиз		MAPKA	Обозначен	ME	Z	h	ð	1,	Kr
11 Kombo osan 20977-		₩ b		1.132.1 - 13 MB, 2	1013-01 1015 1015-01 1014 1014-01	6590 6590 7190 7190 6590 6590 7190	2900 2900 2900 2900 2900 2900 2900 2900	350 350 350 350 350 350 350 350	2995 2995 3595 3595 3595 3595 2995 2995	5630 5630 6080 7180 7180 6080 6080
1,		10	1HC 72.29.35 - 75 ANB -1.1 11.05	1.132.1 - 13 118-2	1016-01	7190	2900	350	3595	7180

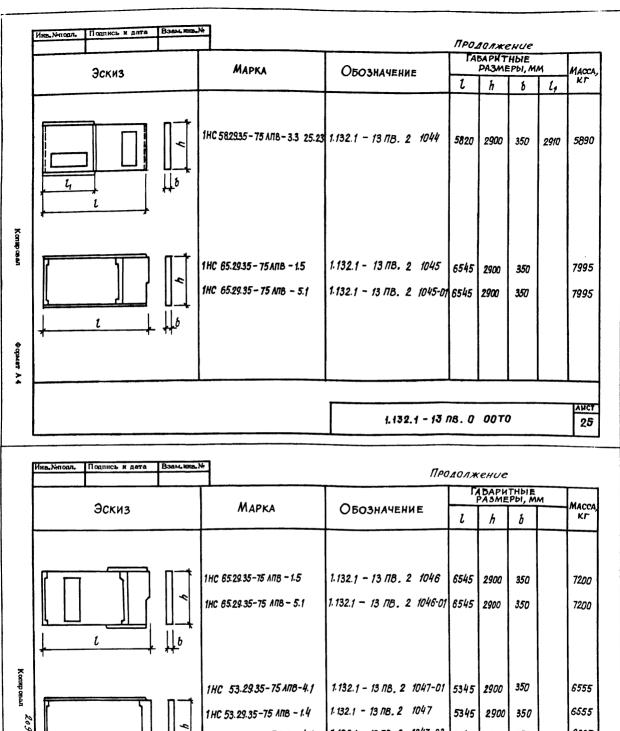




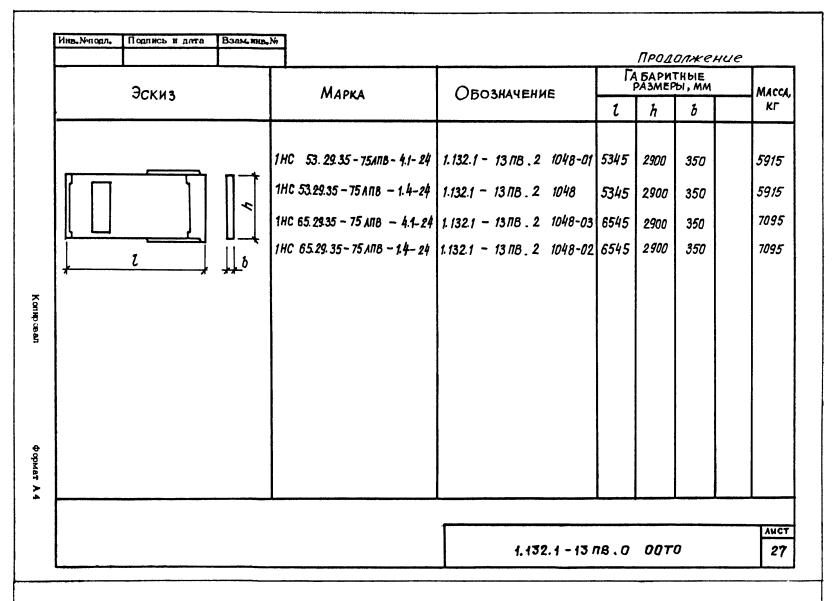


Формат

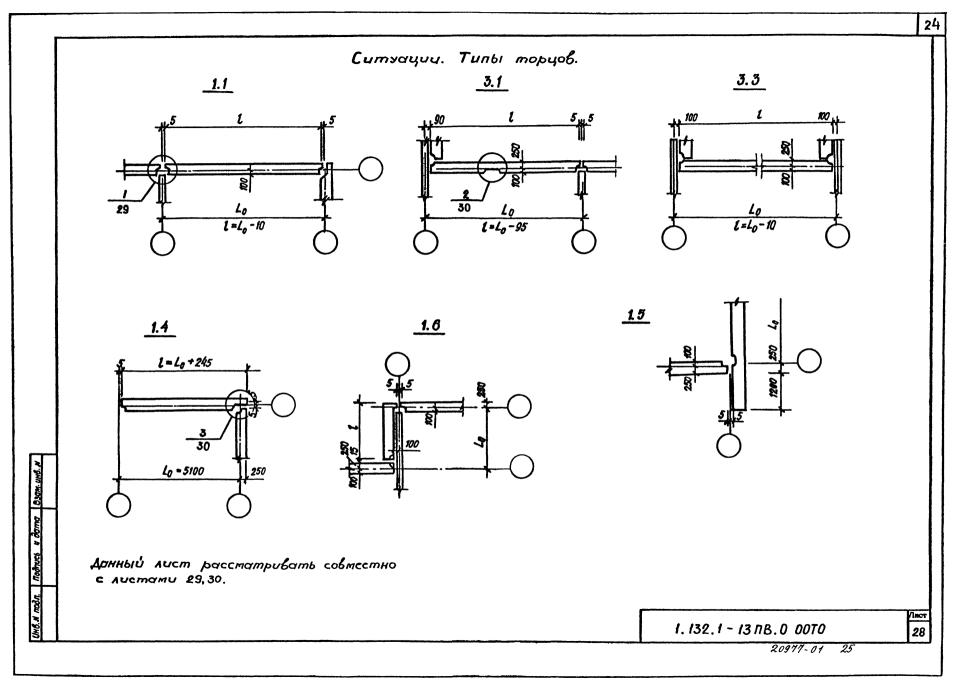
Инв-Мпод	л. Подпись и дата	Взам, инв. Л	2		T [A	DAPH	ТНЫЕ		Γ
	Эскиз		МАРКА	Обозначение	l l	A3MEP	ы, MA	1,	MACC
22		4	1HC 65.29.35-75AMB-3.1 18.03 1HC 65.29.35-75AMB-1.3 03.12 1HC 71.29.35-75AMB-3.1 18.05 1HC 71.29.35-75AMB-1.3 05.18	1.132.1 - 13   178.2   1038	01 6505 7105 01 7105	2900 2900 2900	350 350 350 350 350	2910 2910 3510 3510	6115 6115 6800 6800
Формат > 4				1.132.1			-	·	AUC

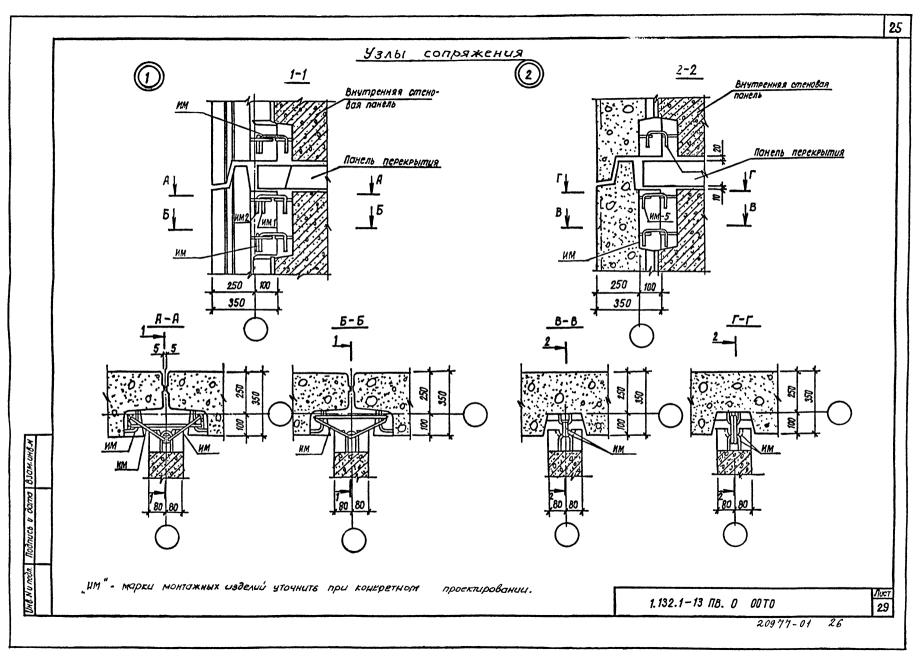


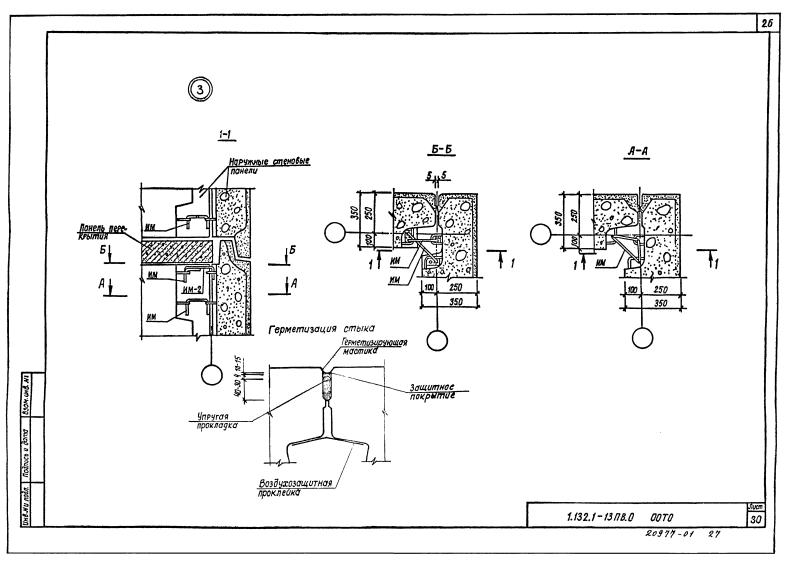
		Взам, инв. №	<del></del>			10Лжение  ГАВАРИТНЫЕ  РАЗМЕРЫ, ММ			
	Эскиз		Марка	Обозначение	ι	h	в	MACCA, KF	
			1HC 65:29:35-75 ATB - 1.5 1HC 65:29:35-75 ATB - 5.1	1.132.1 - 13 118. 2 1046 1.132.1 - 13 118. 2 1046-01	6545 6545	2900 2900	350 350	7200 7200	
20977-01 23		9	1HC 53.29.35-75 ANB-4.1 1HC 53.29.35-75 ANB - 1.4 1HC 65.29.35-75 ANB - 4.1 1HC 65.29.35-75 ANB-1.4	1.132.1 - 13 ПВ. 2 1047-01 1.132.1 - 13 ПВ. 2 1047 1.132.1 - 13 ПВ. 2 1047-03 1.132.1 - 13 ПВ. 2 1047-02	5345 6545	2900 2900	350 350 350 350	6555 6555 8005 8005	
Portion A.A				1.132.1 - 13	ns. 0	оот	)	<u>лист</u> 26	



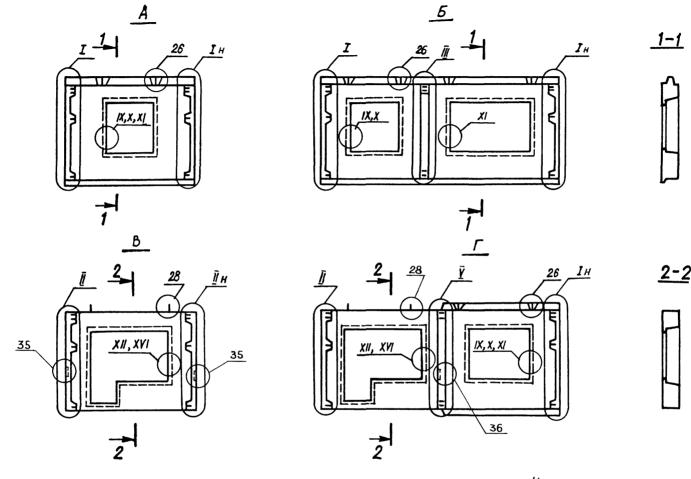
Инв.№подл.	Подпись и дата	Взам, инв. №
ı		
ı		
<u> </u>		
I		
ı		
ı		
ı		
ı		
ı		
ı		
ł		
<u> </u>		









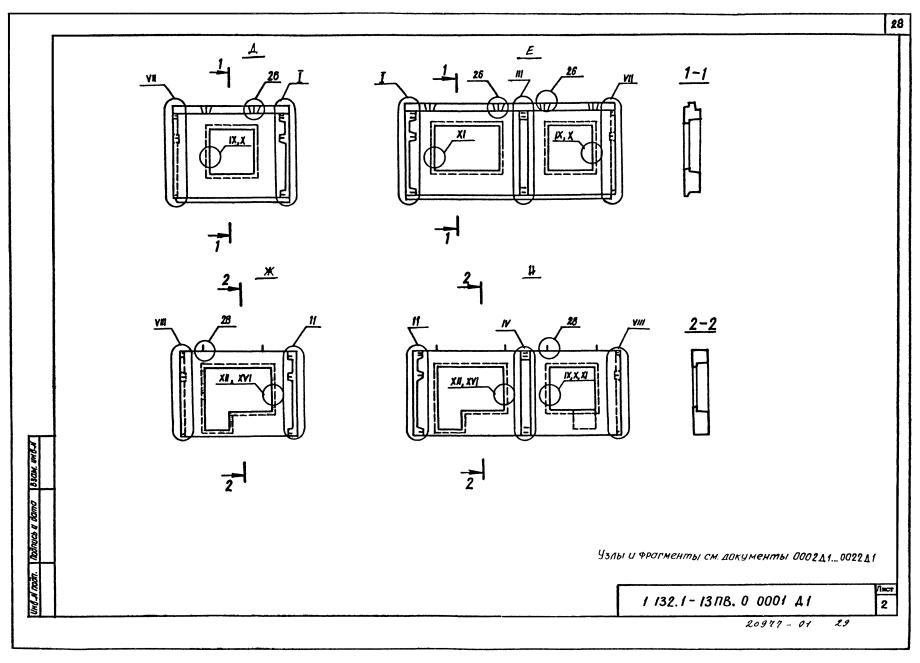


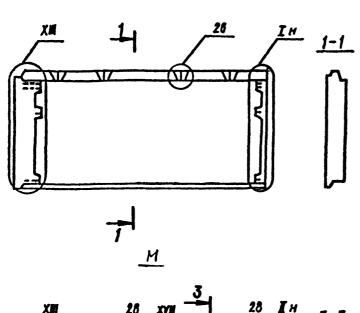
UHB. M TOOM. (TOOMUSE U DOMO) BEAM. UHBA

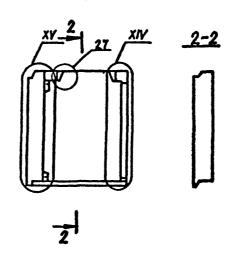
Узлы и фрогменты см. Документы 0002Д1:..0022Д1

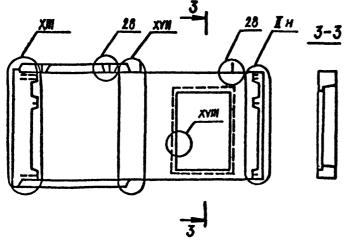
				1.132.1-13ПВ.0 0001 Д1						
					Стадия	Масса	Масштаб			
				Схемы панелей с мар-	Р		1:50			
Нач. АПМ	Бородик	911	IX.84	κυροβκού φραεμενισοβ		L				
Н.контр.	Шаповал	rella		и узлов.	Лист 1	Лист	ов 3			
Гл.инж.пр	Лабинова	Rah	VIII. 84		ГОСГЕ	РАЖЛА	НСТРОЙ			
Провер.	Федородскоя!	alegal	VII. 84							
Разраб.	Вертенич	Paul	V1.84		Кие	3301	иэп			

20977-01 28









УЗЛЫ U ФРОГМЕНТЫ CM. ДОКУМЕНТЫ 000211...002211

1. 132.1-13 TB. 0 0001 A1

