ГОСУДАРСТВОННЫЙ КОМИТЕТ ПО ГРАЖДАНСКОМУ СТРОИТЕЛЬСТВУ И АРХИТЕКТУРЕ ПРИ ГОССТРОЕ СССР

типовые конструкции и детали зданий в оборужений СЕРИЯ 1.132-1

ПАНЕЛИ НАРУЖНЫХ СТЕН

ЛЕГКОБЕТОННЫЕ ОДНОСЛОЙНЫЕ ОДНОРЯДНОЙ РАЗРЕЗКИ ДЛЯ КРУПНОПАНЕЛЬНЫХ ЖИЛЫХ ЗДАНИЙ С ЩАГО М ПОПЕРЕЧНЫХ СТЕН 2.4-3.6 И ВЫСОТОЙ ЭТАЖА 2.8м

выпуск 1-5

панели группы нр 2 одношаговые толщиной 350 мм



Центрельный	институт типов	ore speaking	RHESTO	просит д а ть	Ваши замечани
и предложени	я по улучшению	качества нап	оме к иве	го Вам про	ekta.
		типовой і	проект	(момер пр	 Оекта)
Наименовани	в проекта	• • • • • • • •	• • • • • •		• • • • • • • • • •
Bearens of			•••••		• • • • • • • •
	974W:3448~227 0				
	ведостатках в пр ме решения, они	• •	•		•
		•	•	•	., •
и предложени	и по их устранен	1430	• • • • • •		
Подпись	до лжиостиого ли	и, инимено	валие орг	и инфесиве.	ее адрес
• • • • •	• • • • • • • • • • • • • • • • • • • •		• • • • • •	• • • • • •	
	* * * * * * * * * * * *		••••	• • • • • • •	•••••
н пинакачтн	институт тип	oboro apo	ЕКТИРОЕ	O'I RNHAE	CCTPOS CCCP
	167066, Mocksa,	B-46, Cuap	rakopckas	ул., 2a, ко	payc B
	Сдано в почать Заказ ж 1971		1972 года Тираж	4000	369.

государственный комитет по гражданскому строительству и архитектуре при госстрое СССР

ТИПОВЫЕ КОНСТРУКЦИИ И ДЕТАЛИ ЗДАНИЙ И СООРУЖЕНИЙ

CEPNЯ 1.132-1

ПАНЕПИ НАРУЖНЫХ СТЕН

ЛЕГКОБЕТОННЫЕ ОДНОСЛОЙНЫЕ ОДНОРЯДНОЙ РАЗРЕЗКИ ДЛЯ КРУПНОПАНЕЛЬНЫХ ЖИЛЫХ ЗДАНИЙ С ШАГО М ПОПЕРЕЧНЫХ СТЕН 2.4-3.6 И ВЫСОТОЙ ЭТАЖА 2.8м

выпуск 1-5

панели группы нр 2 одношаговые толщиной 350 мм

УТВЕРЖАЕНЫ

ИВВЕДЕНИЯ ДЕЙСТВИЕ ГОСУДАРСТВЕННЫМ КОМИТЕТОМ ПО ГРАЖДАНСКО МУ СТРОИТЕЛЬСТВУ И АРХИТЕКТУРЕ ПРИ ГОССТРОЕ СССР О 1 ЯНВАРЯ 1972Г ПРИКЛЯОМ N 190 От 26 ОКТЯВРЯ 1971Г

РАЗРАБОТАНЫ ЦНИИЭП ЖИЛИЩА ГОСУДАРСТВЕННОГО КОМИТЕТА ПО ГРАЖДАНСКОМУ СТРОИТЕЛЬОТВУ И АРХИТЕКТУРЕ ПРИ ГОССТРОЕ СООР ПРИ УЧАСТИИ ЦНИИСК ИМ ВАКУЧЕРЕНКО

LATA PREE. N. Syange			A manage of 1 to plant a manage of particular to			2
84110	На выс нование че раской	# # HECTOB	crbswar je je	На именование чертежей	k k Ancyos	or period
COBA	Содержание	Io- 20	2- 8	Фасады и схана армирования панелей HP 2-40 . 29 . 35-3; HP 2-40 . 29 . 35-3 х	11	21
<	Поясня те жыва записка	3n	4	Арматурные блоки АБНР2-40-3:		-
5	Номенклатура изделий альбома	41 -6 11	3- 7	ABHP 2-40-8X	12	22
00	Расчетные схемы панелей, схемы модита	ruit 711—911	8-10	Фасады в схема армирования панелей HP2-3I 29.35-5 HP2-3I.29.35-5 м	129	28
	Фасады и схема армирования панелей НР2-31.29.35-2; НР2-31.29.35-2и	I	II	Фесады и схема армирования пенежей HP2-3I。29.5-I	-	
	Apas typele droke ABHP2-31-2; ABHP2-31-2x	2	I2	HP2-31.29.35-5л-I Арматурные блоки АБНР2-31-5 АБНР2-31-5л	14 15	24 25
	Фасады и схема армирования панелей HP2-34.29.35-2; HF2-34.29.35-2л	8	T3	Фасады и схема армирования панелей HP2-34.29.35-5 HP2-34.29.35-5 и	16	*
	Арматурные блоки АБНР2-34-2; АБНР2-34-2л	4	14	пг2-54.25.35-3 а Фасады и схема армирования панелей HP2-34.29.35-5-I HP2-34.29.35-5 z-I	20	<u>-</u> !
# \$ # 8	Фасады и схема армирования панелей НР2-37.29.35-2; НР2-37.29.35-2 и	5	IS	ADMATUDEMO GEORE ASHP2-34-5	17	£7
Б Шляпин Н Росинский Г Бабынин И Подгузови	Арматуране блока АБНР2-37.2; АБНР2-37-22	6	16	АЬНР2-34-Эд Фасалы и схема армирования	18	28
1000	Фасады и схема армировения данелен НР2-40.29.35-2; НР2-40.29.85-2ж	7	17	Фасады и схема армирования панелен НР2-34-27-35-16; НР2-34-27-35-16я	19	29
OTA STA	Арматурные блоки АБНР2-40-2; АБНР2-40-2ж	8	18	Арматурные блоки АБНР2-34-16; АБНР2-34-16я	20	30
нач. отди!? гл. инж. отд гл. инж. пр	Фисады и схема армирования паналей НР2-37.29.35-3; НР2-37.29.35-3д	9	19	Фесады и схема армирования панелея НР2-37.27.35-16; НР2-37.27.35-16л	SI	91
1 '	Армо куримо блоки АБНР2-37-8; АБНР2-87-8х	10	20	Арматурные блоки АБНР2-97-16; АЬНР2-97-16я	22	82
HIMMET XXANHULA						
₹	ТК Панели г	РУППЫ НЕ	2 ОДН	ошаговые толщиной 350мм		1. 132-1
一二	1971	Co	держи	НИ		1-5 1 CR
					11	1909.08 8

A17.	ANEN						3
4 0 × 0 × 0	9	Наименованию чертовой	E B CHYTOS	e de la company	Hanne nome no present	b h anotor	№ № страниц
00		Фесады в схема армирования панелей НР 2-40.27.35-10; НР 2-40.27.35-10л	23	38	Фасады и спама армирования памелей HP2-40.27.35-20; HP2-40.27.35-26%	88	43
O L JA	+	Арматурные блоки АБНР2-40-16; АБНР2-40-163	24	\$4	Арматурные блоки АБНР2-40-26; АБНР2-40-26л	84	44
0		Фасады и схема армирования панелей НР2-34-27.35-IG-I; НР2-34-27.35-IGR-I	28	85	Фасады и стема армирования панежей HP2-37.27.85-26-1; HP2-87.27.85-26ж-1	85	45
		Арматурные блоки АБНР2-34-16-1 АБНР2-34-16л-1	a6	95	Арматурные блоки АБНР2-87.26-I АБНР2-87.262-I	86	46
		Фесады и схема армирования панелей НР2-37.27.35-16-1; НР2-37.27.35-10ж-1	27	87	фаседы и схома армирования панелей HP2-40.27.35-26-1 HP2-40.27.35-26-1	87	47
	+	Арматурные блоки АБНР 2-87-16-1 АБНР 2-87-16-1	28	96	Арматураны биоки АБНР2-40-26-1; АБНР2-40-268-1	38	46
1Я ПИН ИНСКИ	ГУЗОВА	Фасалы и схеме армирования паме- лей НР2-40.27.35-10-1 НР2-40.27.35-16я-1	29	39	Схеми заполнения околик и балконных пробисз. Спецерныция, мерипроми деталей	80 ·	49
E W	ГБОБЫНИН В И.Подгузова	Арматурные блоки АБНР2-40-16-1 АБНР2-40-16д-1	80	30			
13/1	75.50	Фасады и схема армирования паневе и HP 2-57 . 27 . 35-26; нР 2-37 . 27 . 35-26я	8I	er.			
HAW. OTA NIT	FYK. FPYIINA	Apmarypame daora ABHP2-87-262	82	42			
	HMM-II-IMMMA						
	拿	ТК Панели групі	пы HP2	одношаг	овые толщиной 850 мм		СВРИЯ 1.132-1 Выпускі лист
		197	001	D X 4 G	ние		1-5 2 c
4						11	1809-08 4m

+	T		1	SAMEN	1
	777	HH	-	165A	_
		-			
		-	-		
					_
	744	CKNN	15ынин	130BA	H
	S mag	A Pace	F. FASB	A U. ROAL	
		A Pacumenu	12- FEASBIHUM	YK FPYRING SELL S LI ROGITY30BA	
	TIN ATT	и ких ота	רח אאא חף	Pynnei	
	HANG	E	2	Ž.	
				4 HH	M H

В альсоме серия 1.132-I выпуск I-5 представлены рабочие чертеми наружных стеновых панелей группы НР2 одношаговых, толщиной 350 мм; вльбомом следует пользоваться совместно с выпусками 02 и 2-2 настоящей серии.

В выпуске 0-2 приведены опалубочные и арматурные детали, область применения и основные положения, принятые при разработке панелей, сведения по конструкции панелей, применяемым материалам и допускам, указания по испытаниям, маркировке, складированию, транспортированию и монтажу панелей.

В выпуске 2-2 приведены арматурные изделия (сетки, каркасы ж закладные детали), указания по ых изготовлению и маркировке.

УКАЗАНИЯ ПО ПРИМЕНЕНИЮ ПРИ ПРОЕКТИРОВАНИИ, ИЗГОТОВЛЕНИИ И СТРОИТЕЛЬСТВЕ

При яслойь зовании эльбомов рабочих чертежей Каталога в проектах жилых зданий следует указать:

- І. Вид'и марку легкого бетона по прочности на сжатие и его объемный вес, устанавливаемые, соответственно, на основании статического и теплотехнического расчетов адания. Объемный вес должен указываться в спецификациях к проекту и оговариваться в заказных спецификациях, передаваемых заводу-изготовителю, а марка бетона по прочности, кроме того, проставляться несмываемой краской на изделиях рядом с маркой изделия. В проектах может быть дано указание, что на изделиях проставляется только марка "75" или выше, имея в виду, что в остальных случаях, когда это особо не оговорено, изделия должны изготовляться из бетона марки 50.
- 2. Характер отделки фасадной поверхности панелей, что особо оговаривается при заказе панелей на заводе-изготовителе.
- З. Вид и количество анкерных выпусков по верхнему поясу панелей для 5-этажных домов (исключить выпуск AHaI и AHa3), имея в виду, что в Каталоге разработаны чертежи панелей для 9-этажных домов.
- 4. Вес панелей, в соответствии с объемными весами примененных материалов. В таблицах характеристик панелей Каталога приведены объемные веса легких бетонов в высушенном до настоящего веса
 состоянии; веса панелей определены с коэффициентом I,08 к объем-

ному весу легкого бетона, учитывающим его влажность; фактурный слой принят с объемным весом 2000 кг/иЗ; учтены веса арматурного блока и столярных изделий.

- 5. Марки строповочных петель в случае их замены, имея в виду, что в рабочих чертежах Каталога петли подобраны и размещены исхоим из следующих условий:
- а) вес изделий принят для случая применения легкого бетона с объемным весом IIOO кг/из (в высушенном до постоянирто веса состоянии):
- б) в панелях с двумя петями принято, что на какдую из петель приходится половина веса; петли подобраны с незначительным запасом, компенсирующим месямметричность изделия.

При разработке проектов допусквется:

- I. Изменять длину верхнего и нижнего гребней в зависимости от размеров плит балконов и лоджий, а также от положения ганели в стене здания. Например, при размещении балконов или лоджий начиная со второго этажа, панели первого этажа должны делаться без верхнего гребня на длину панели балкона или лоджии; при этом армирование перемычек над оконными проемами на участках, где исключен гребень, должно оыть скорректировано с учетом увеличения нагрузки на перемычку.
- 2. Изменять в отдельных случаях положение оконных и балконных проемов в плане в пределах, допускаемых неоущей способностью простенков.
- 3. Применять оконные и озлконные олоки, не предусмотренные в рабочих чертежах Каталога, если это оправдано архитектурными или иными соображениями (при этом необходимым условием является проверка расчетом перемычек и простенков панели). Применение индивидильных столярных изделий должно быть согизсовано с утверждающей инстанцией при рассмотрении технического проекта.
- 4. Изменять количество и положение закладных деталей для крепления ограждений балконов и должий.

Изменения и дополнения к рабочим чертежам Каталога приводятся в пояснительной записке к проекту и, в случае необходимости, на специальных схематических чертежах панелей с приложением измененных спецификаций арматурных излелий и выборок стали.

ГК ПАНЕЛИ ГРУППЫ НР2, ОДНОШАГОВЫЕ ТОЛЩИНОЙ 350 ММ

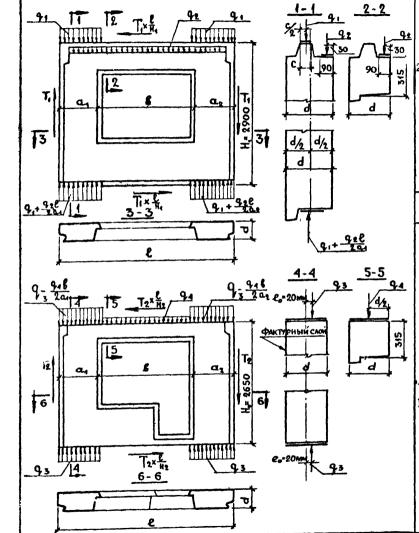
CEPUS 1.132-1 BLINYCK JUCT

A H O KITA HIDER Nº BAMEH	Марка Изделия	ЭСКИЗ ИЗДЕЛИЯ	Габарит Даина Е	MM	елий, Толщина d	MAPKA AEFKOFO Betoha	OGDEM AETKOFO BETOHA, M ³	OGTEM PAKTYPHOFO	PACKOA CTAAH, KE	BEC NOAEANA THE AETKOM BETONE C OBDEMHLIM BECOM 900-1300 KF/M	DETOHA PETOHA	ME M	CTAAU	ქ ს ⋛	5
OFOBERUA PR. PPA Dece Ingritual	HP 2-31. 29. 35-2 HP 2-31. 29. 35-2 HP 2-34. 29. 35-2 HP 2-34. 29. 35-2 HP 2-37. 29. 35-2 HP 2-40. 29. 35-2 HP 2-40. 29. 35-2	0C 15-15 0P 15-15 2	3145 3145 3445 3445 3745 3745 4045	2900	350	50 75	4.794 4.794 2.056 2.056 2.324 2.324 2.586	0.197 0.197 0.219 0.249 0.240 0.240 0.262	42.57 42.57 44.11 44.11	2330 - 3100 2330 - 3100 2630 - 3510 2630 - 3510 2930 - 3930 2930 - 3930	0.252 0.252 0.257 0.257 0.262 0.262	0.027	5.52 5.52 5.42 5.42 5.40	3;4 5;6 7;8	
15. шляпин 15. шляпин 15. шляпин 15. шляпин 15. шляпин 16. ш	HP 2 - 37, 29, 35 - 3 HP 2 - 37, 29, 35 - 3A HP 2 - 40, 29, 35 - 3 HP 2 - 40, 29, 35 - 3A	0C15-21 0P15-21 0P15-21	3745 3745 4045 4045	2900	350	<u>50</u> 75	2.052 2.283	0.188 0.188 0.245 0.245	48.70 50.21	2607 - 3484 2960 - 3950	0.257	0.024 0.024 0.028 0.028	5.66	11;12	
KHAMILA PERKON	HP 2-34, 29, 35-5 HP 2-31, 29, 35-5A HP 2-34, 29, 35-5A HP 2-34, 29, 35-5A	OC 09-15 OP 09-15 OP 09-15 E	3145 3145 3445 3445			50 75	2.085 2.085 2.349 2.349	0.244 0.235 0.235	40.53 44.40 44.40	2500 - 3400 2800 - 3820 2800 - 3820	0.263 0.263 0.267 0.267	0.027	5.14 4.59	16;18	
5 197		<u> НОМЕНКЛАТ</u>			ΔE			тщи	יחט	Й 350 MM	1			1.139 Bunyck / 1-5	

T T T						DBAPH	ACH LET MM	елий,	Koro	KOLO M.	PHOTO F	AH, KC	Bec H3A		PA HA 1	СХО/ М ² НЗД	елия	T 0 B	6
0 1 4		АЯЧА М Вилодеи	Эскиз из	Р ИАЭД		Длина С	Bucar h	d Lovather	1 5 2	OBBEM ACTROFO SETOHA, MP	OESCAMMANTYPHOR	PACXOA CTAAM,	Бетон объем весо 900 - 17	IE С НЫМ ЭМ	l _	Aekopa Habhord Betoha Hoco Hoco M	ctaah, Kr	NN ANCT	
0		HP2-31.29.35- 5-1		ACBAR		345				2.139	0.216	4053	2650-	3560	0.270	0.027	5.14	14.15	
1		HP2-31.29.35-5A-1			T	3445				2.139	0.216	40.53	2650_	3560	0.270	0.027	5.14	4	
5		HP 2-34.29.35-5-1	OC 09-15 OP 09-15	pc [09-15]	اعـ	3445	2900	350	器	2430	0.237	41.10	3060-	4000	0.278	0.027	4.59	17.18	
0		HP2-34.29.35- 5A-1	OP 09-15	DC 09-15 0P 09-15	ì	3445			''	2430	0.237	41.10	3060-4	1000	0.278	0.027	4.59	*	
			e	e	7		1		1										1
H A H Roky		HP2-34.27.35-16	,	·		3445	<u> </u>			1.676	0.189	44.98	2250 - 2	970	0.255	0.029	6.83	19,20	
1	+	HP2-34.27.35-15.A		A & BAЯ		3445				1.676	0.189	44.98	2250 - 2	970	0.255	0.029	6.83	*	İ
00	7	HP2.37.27.35 - 18		7,00,	1	3745	1						2540-3			0.028		21,22	
1		HP2-37.27.35-16.A	OC 15-09 OP 15-09	001509		3745	†		}				2540-3			0.028		*	ļ
		HP 2-40.27.35-15	061200 8C5500	OP1509		4045	2650	350	100				2830- 3					2324	
d		HP 2-40.27.35-16A	0P22071	602002 602002	-+	4045	7		"		0.229		2830- 3			0.028		2/27	
AHHH SOBA		111. 210.21. //- 10./(+	e		4042	1	}		2.171	0.227	7+71	20/0/	700	0.207	0.020	6.77		
Pour Town							i	Ì											1
71. H3	1	HP2-34.27.35-16-1				3445				1676	0.189	4408	2250 29	070	0.050	0.029	C 07	2526	İ
1/4/25		HP 2- 34.27.35-161					7				0.189					0.029		27,20	
34 4 2 3		HP2- 37.27.35- 15-1		RABSA	1-1	3445	7		}		0.209		2540- 3			0.025		27 28	ı
T. H. C.		HP2- 37.27.35-101	0015-09	0C15-09 0P 15-0		3745	1		50									21,20	
\$ \$ \$ \$ \$ \$ \$ \$ \$ \$ \$ \$ \$ \$ \$ \$ \$ \$ \$			OP15-09	11 1 1			2650	350	29		0.209					0.028			ļ
жилища		HP 2-40.27.35- 15-1	5C2207A 5P22-07A	5C22-07A 5P22-07A	11	4045	1]	-	0.229		2830 3			0.028		2930	i t
Ž		HP 2-40.27.35- 151-1	+ + +	+ · · ·	ł	4045			İ	2.191	0.229	51.91	2830- 3	780	0.269	0028	6.35	-	ı
							1											\vdash	ı
三	Ŧ1/						<u> </u>		L				,				لہـــا		ਹਰ
宣	TK 1974	ПАНО		ппы НР2						TO	٨Щ١	<u>1H0</u>	и 35	O M	IM		- In	C & P	<u>- j</u>
	171		Но	MOHKNA	ry	PA_	И3,	<u> 194</u>	ИЙ								11909	1-5	5,

		FABAPN	ты из, мм	LEAUŃ,	01	13 13	₩00 #3	, Kr	ВЕС ИЗДЕЛИЯ ПРИ ЛЕГКОМ	P A	CX OA	RNABAC	0.0 M.A
МАРКА	ЭСКИЗ ИЗДЕЛИЯ	анилд З	BЫCOTA h	AHNJIMAOT d	MAPKA AETKOTO BETOHA	Объем А егкого Бетон а, м³	ОБЪЕМ ФАКТУРНОГО СЛОЯ, МЗ	PACKOA CTAAM, KF	6ETOHE C 05DEMH bim 8ECOM 900-1300kr/		-АЧРАНТ ОТОНВИТ АНОТЭВ -ЧЕТЖАФ РОКО СООН ВМЗ	СТАЛИ,	NA ANCTOR
HP 2-37. 27. 35- 2 5-1	15040	3745				1.752		52.98	2390 - 3150	0.264	0.029	7.90	35,36
HP 2-37. 27. 35 - 2 6A-1	AEBAR	3745				1.752	0.195	52.98	2390 - 3150	0.264	0.029	7.90	h
HP 2-40.27. 35-26-1	OC 15-14 OP 15-14	4045	2650	350	50	2.009	0.214	58.10	2680 - 3550	0.271	0.023	7.85	37,38
HP 2 - 40. 27. 35 - 261.1	6C 22-07A 6P 22-07A 6P 22-07A EP 22-07A	4045		330	75	2.009	0.214	58.10	2680 - 3550	0.271	0.029	7.85	
	, , , , , , , , , , , , , , , , , , ,												
HP 2-37. 27. 35 - 2 6	AEBAR	3745	-			1.752	0.195	52 .98	2390 - 3150	0.264	0.029	7.90	31;32
HP2-37. 27. 35-26A		3745			E0.	1.752	0.195	52,98	2390 - 3150	Q 264	0.029	7.90	•
HP 2-40.27.35-28	0C 15-14 0P 15-14	4045	2650	350	50 75	2.009	0.214	58.10	2680 - 3550	0.264	0.029	7.85	33,34
HP 2-40.27. 35-26A	5C 22-07A 6P 22-07A EP 22-07A	4045				2.009	0.214	58.10	2680 - 3550	0.264	0.029	7.85	•
				}									
				ļ				ļ					
	1	ļ	-										
	ЕЛИ ГРУППЫ HP2,						OVI	TNH	ой 350	MM			CEP1
К ПАН 71	EAN TPYTTE HP2.						O V II	ТИН	ой 350	MM		85	

CXEMA TPHAOXEHUS PACHETHЫХ HAPPYSOK HA TIAHEAD



Расчет панелей выполнен:

а) На вертикальные равномерно-распределенные нагрузки, приложенные:

— для панелей с верхним "гребнем" по верху гребня над простенком

(9,) и по перемычке (92); для среднего сечения (Q3) при е=20 мм;

- для панелей без гребня по верху панели над простенком с учетом случайного экспентриситета $e_{\rm s}=20$ мм ($q_{\rm s}$) и по перемычки ($q_{\rm s}$)

б) На сдвигающие сили, приложенные к торцевым граням панели Т, и Т2.

В случае другого соотношения нагрузок или приложения их с эксцентриситетами, отличающимися от принятых в расчетных схемах, панели должны быть проверены расчетом.

3. Для панелей без "гребня несущая способность определена для среднего сечения. Проверка прочности опорных сечений должна проводиться при привязке с учетом фактического приложения нагрузок и марок растворов.

Расчеты прочности выполнены по Указаниям по проектированию конструкций крупнопанельных жилых домов СН 32I-65.

Значение расчетных нагрузок

Нагрузки	<u>Марка</u> 50	б <u>етона</u> 75
Q, - в т/п.м	19,50	29,40
$Q_2 - \frac{\text{при B} = 1.51 \text{ M}}{\text{при B} = 2.11 \text{ M}} \text{ B T/n.M}$	$\frac{1.00}{0.90}$	<u>1,00</u> 0,90
0,3- B T/II.M	54,00	81,00
$Q_4 - \frac{\text{при B} = I_6 GI_M}{\text{при B} = 2_1 II_M} B_7 T/1.M$	2,00 1,90	2,00 1,90
$T_{I} - \frac{\text{при B} = I,5I \text{ M}}{\text{при B} = 2,II \text{ M}} \text{ B T},$	3.10 2,40	4,50 3,00
$T_2 - \frac{\text{при B} = 1.61 \text{ M}}{\text{при B} = 2.11 \text{ M}} \text{ B } T$	0.60 0,50	0,80 0,70

ПРИМЕЧАНИЕ: І. В таблице значение нагрузки Q4 приведено без учета возможных местных ослаблений сечения верхнего гребня.

- 2. Значения нагрузок q_2 к q_4 даны без учета собственного веса перемычки.
- S. В величину Q з входит нагрузка Q 4 с половини длини панели и вес перемнчки. Для панелей с верхним гребнем" значения Q, при С = 20 мм для простенков те же. что для панелей без верхнего гребня.

ОДНОШ А ГОВЫЕ, ТОЛЩИНОЙ HP2. 350 mm NAHEAN ГРУППЫ TK BUNYCK ANCT РАСЧЕТНЫЕ СХЕМЫ ПАНЕЛЕЙ 1971

CEPUS

1.132-1

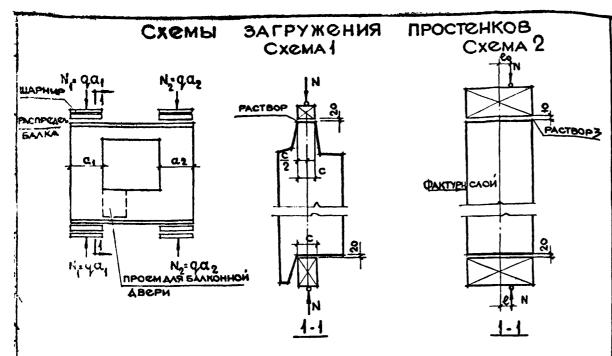
X	Схема загружени я перемычки			Прове		чности	при исг	ытянии		ПРОВЕРКА РАСКРЫТИЯ	ДИРИНЫ НИНЩОЧТ
33	Р= q, 8 ШАРНИР 1 2 4 4	Длинд перемычки	Толщи плн сл	D DHHANAOGACEA HAY D OHHAM NOT YHRT RAFRAMITO: HVOIT RAHANOGTHON RAJUONAUIYGEAG	йотано анотой учестью про рнатуры Начестодной пинаоподной панаманама Каналочтном	DAC HOHOMODAC	РАЗРЫВ ПРО ВИНОЛООЧЬСАР ВИНОШУЧЕСТ ТОЭРГОЭТ ТИНОЖ ТАНДИМТО-НГОГО КАНДОГА ШУЧСАР ВАДИОГА ШУЧСАР	ДОЛЬНОЙ АІ БЕТОНА СЖАТС ПО КОСЫМ ТРЕЩІ 1 ПРОДОЛЬНОЙ РА ФДОП-ДОПОЛННТ ПРИКЛАДЫВАСТ	MACHMANAMACHANAM	Ф _{удопъдополнит} Контрольная На Грузка За Вычетом	Контрольная Аничиш Раскрытия Тришчт
	р: 9.8	& MM	d	СОБСТВЕННЫЙ	Собственного	ГАЗРУШОАШСИ НА ГРУЗКН ОТ, КОНОООТНОЙ КГ/ПМ	собстве ный l	аа вычетом Собственного	РАЗРУШАЮЩСИ ПАГРУЗКИ П	веса перемычи	
C P H A	PACRIPEARLY 90 TENHARIBANA	1510	350	1580	1400	235	1780	1600	265	840	02
44 F. C. C. C. C. C. C. C. C. C. C. C. C. C.	1-1	2110	350	1440	1260	215	1620	1440	240	770	0.2
B Augar H Amanger In	P-Q.8 2 WAPHUPL PACTIPEAR ANTEANA BANKA	1610	350	2980	2800	450	3380	3200	505	1800	0.2
ST TO THE	1 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2	2110	350	2840	2660	425	3220	3040	480	1600	02

3. Если разрушение произошло при нагрузках меньше контрольных и отклонения их не превосходят указанные максимальные величины, требунтиповторное испытание/см. п. 3,2,2 гост 8829-66/.

требунтаповторное испытание/см. п. 3,2,2 гост 8829-66/.
4. Изделие признается годным, если измеренная ширина раскрытия трещин, превышает контрольную величину не более чем на 50% /см. п. 3,4, гост 8829-66/.

5. Если после разрушения перемычки, испытанной на изгиб, простенки и гребень на участкух простенков панели не разрушились, то ар пускается повторное испытание той же панели для проверки прочности простенков и верхнего гребня по схемам 1,2 на листе 91

TK	ПАНЕЛИ ГРУППЫ НР	ДВУХШАГОВЫС, ТОЛЩИНОЙ	350 MM Серия 1.132-1
1971	Схемь	І ИСПЫТАНИЙ ПАНЕЛЕЙ	1-5 8 B

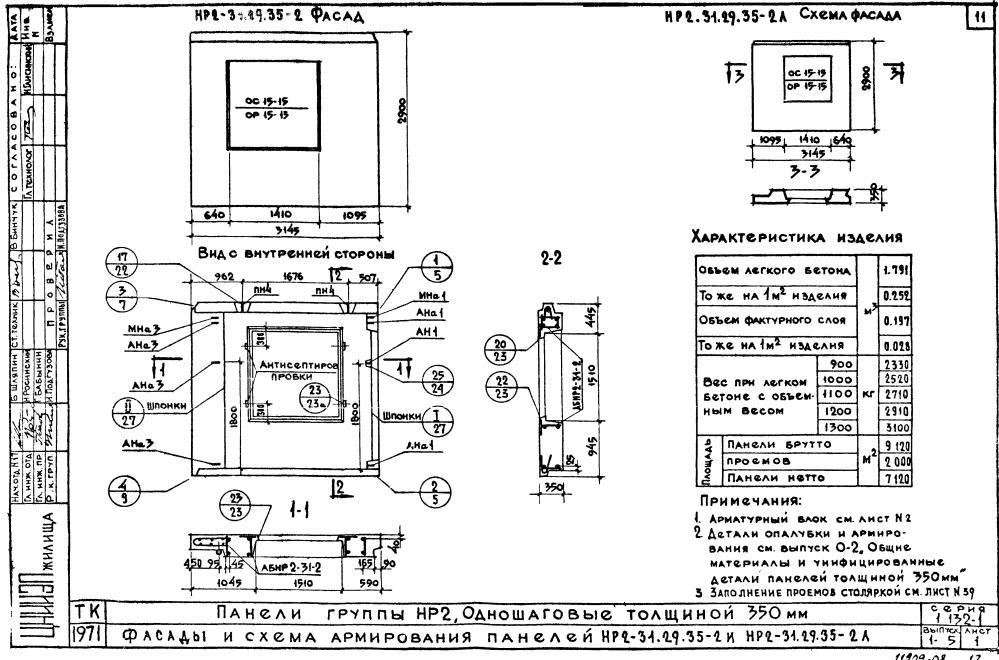


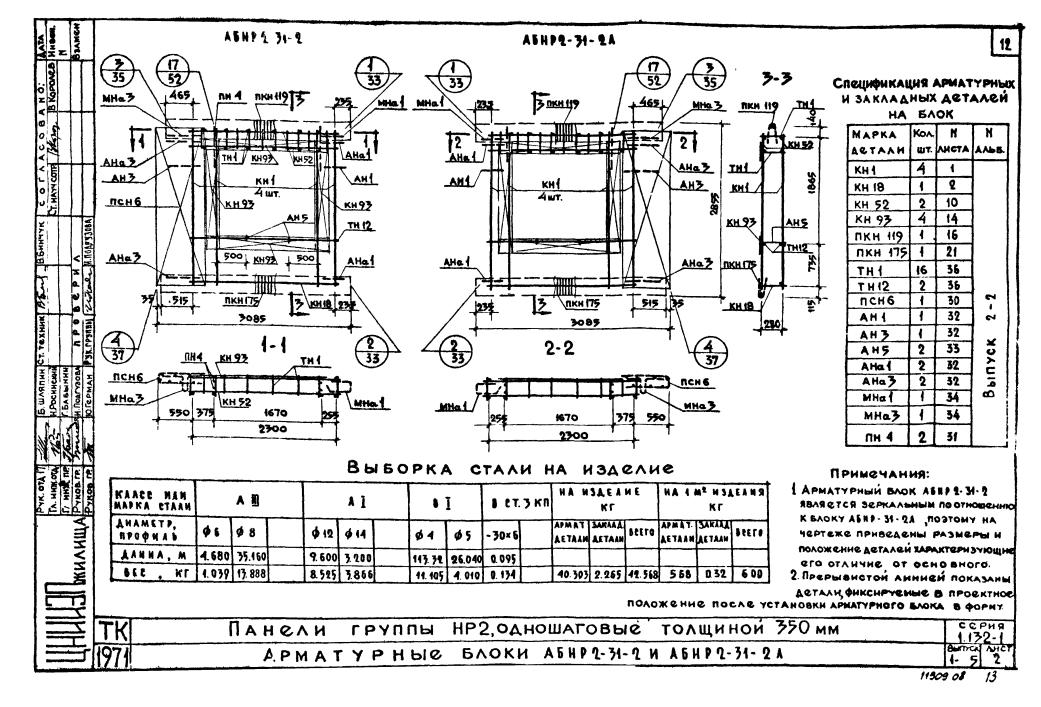
				MPOBER	КА ПРОЧ	ности п	PH HCUF	NUHATE	
	< z						HO H H S	OT CWAT	ио
4 -	I	эксцент	PHCHTET		M H BOA				
EO HOADMAN RAHANOROA-ROAD RAHAM MAYON OF THE ROAD AND AND AND AND AND AND AND AND AND A								VEHON LV3624	
ص≤إ	ММ	CYCHA 2	мм Т, пм А загружения схема загружения			τ/	3M	! т/	0 14
	101101		2	1	2	1	2	1	2
50	350	0.0	20,0		865	31.2	85.4	4.7	13.0
75	350	0,0	20.0		129,5	47.0	128,3	7,0	19,5

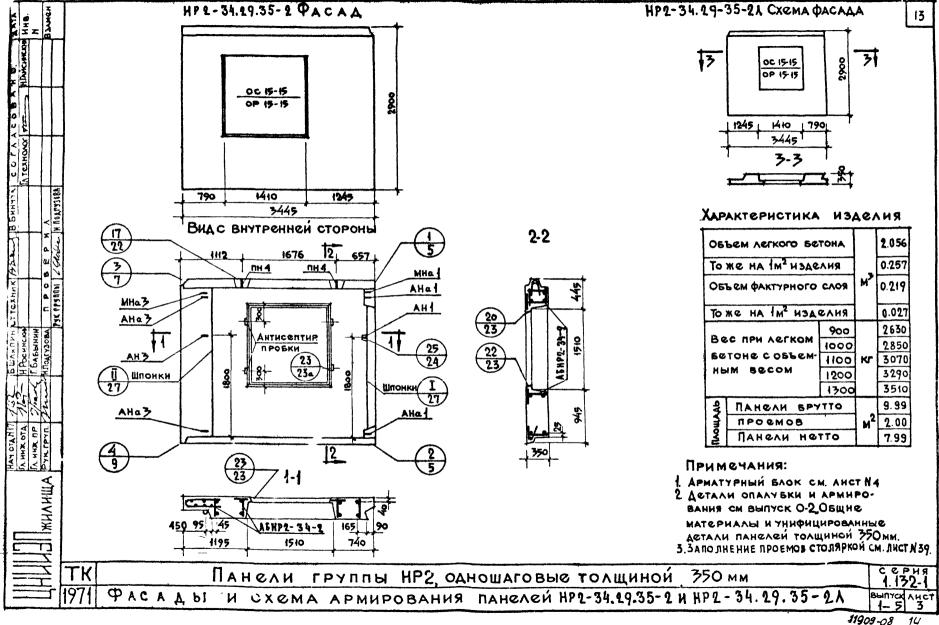
Примечания.

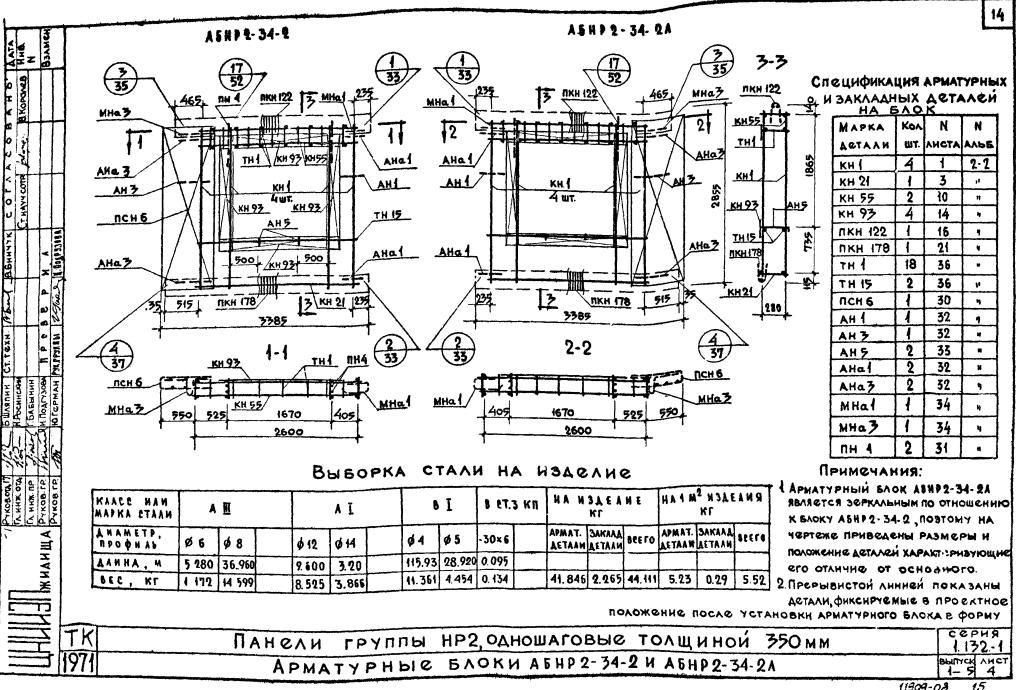
- 1. Испытание панелей производить в соответствии с гост 8829-66.
- 2. Контрольная нагрузка включает вес загрузочных устройств.
- Э Контрольные разрушающие нагрузки, приведенные втаблице, определены для панелей, в которых прочность бетона достигла проектной марки.
- 4. Если разрушение произошло при нагрузке меньше контрольной, и отклонения их не превосходят указанных максимальных величин, требуется повторное испытание (по указаниям п. 3.2.2 госта 8829 66).
- 5. Испытания панелей с верхним гребнем производятся по двум приведенным схемам. Панели без верхнего гребня испытываются по схеме N2.
- В таблице приведены нагрузки на 1 п.м простенка.
 Полная нагрузка на простенок определяется по формуле N=9,0, где, a- ширина простенка.
 Собственный вес простенка определен при объемном весе легкого бетона Y=1100 кг/м³ и фактурного слоя Y=2000 кг/м?
- 7. Прочность раствора в швах при испытании должна быть не менее 50% марки бетона панели
- 8. Перед испытанием местные ославления гревня в эоне петли торцевых граней и среднего простенкл канаси об монотов енен копо востановления сечения гревня и толи ины памели кинелей актор вибор и толи и конотов сечения и конотов от и конотов от и конотов и к
- 9. Для испытания простенков панелей с гребнями по схеме 2 необходимо предварительно обетонить гребни всрха и низа панели бетоном марки, 200° с армированием
 - К моменту испытания бетон должен иметь прочность не менее марки бетона испытываемой панели.

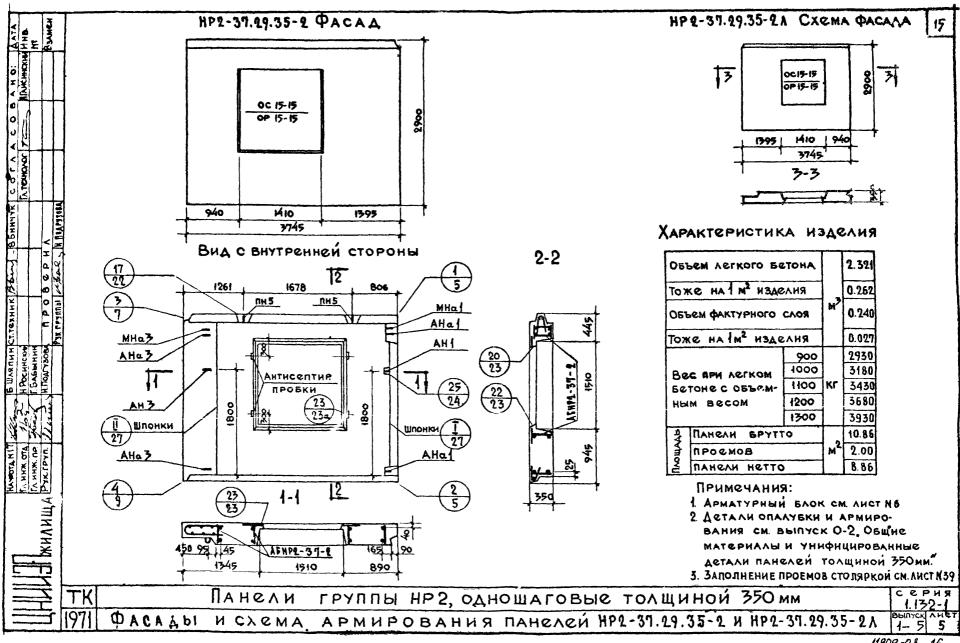
TK	ПАНСЛИ	группы НР2,	одношаговые,	толщиной	350 MM	1132-1
1971		Схемы исі	пытаний пане	ЛЕЙ		BUNYCK AHET 1-5 GI

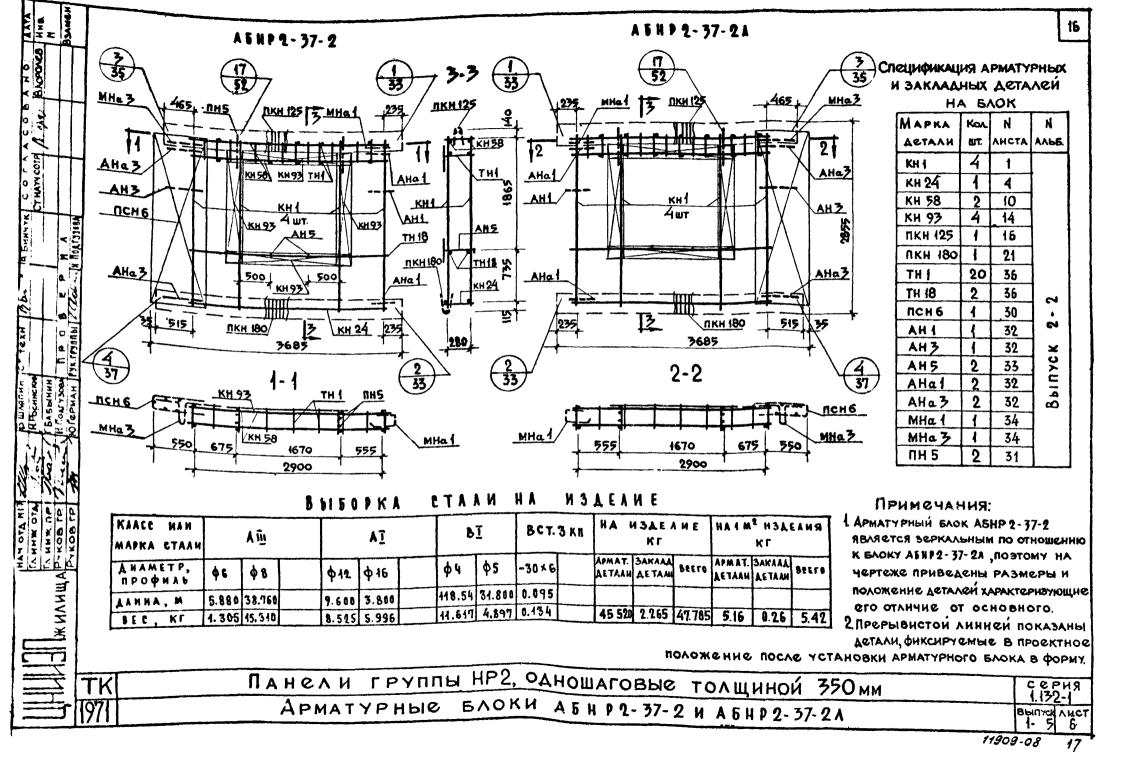


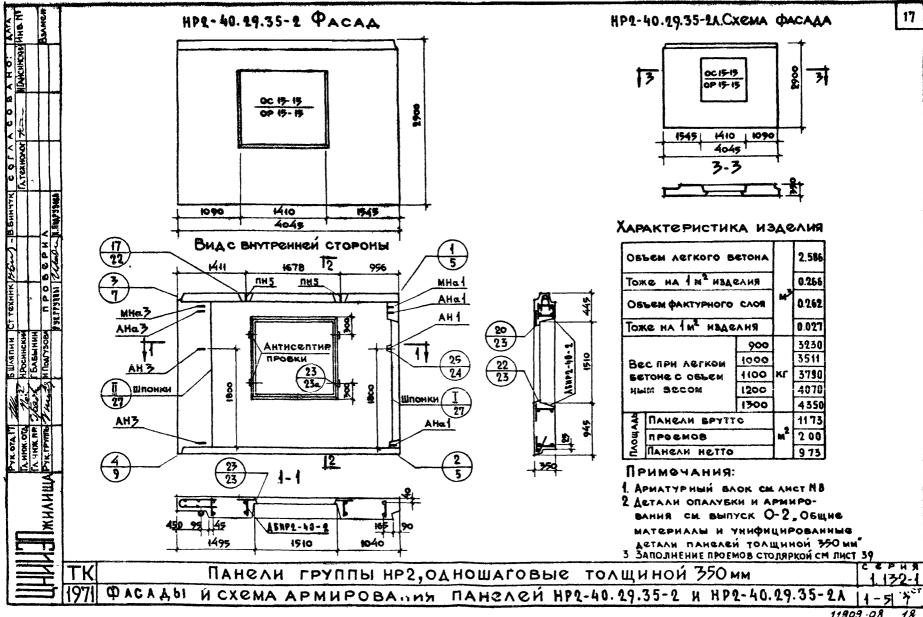


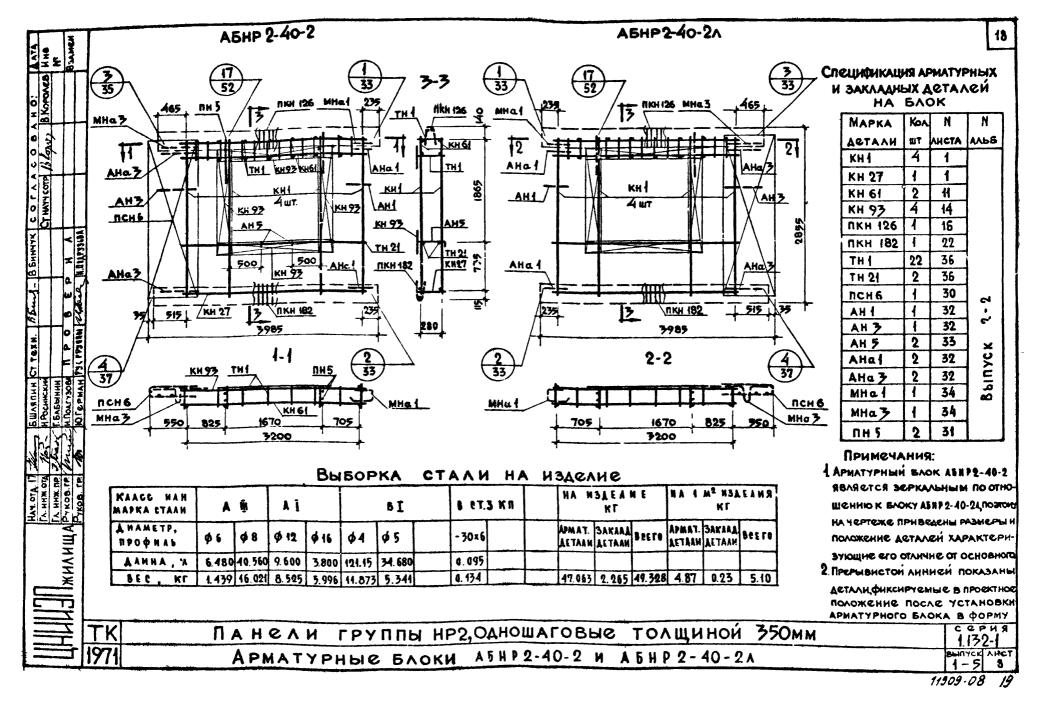


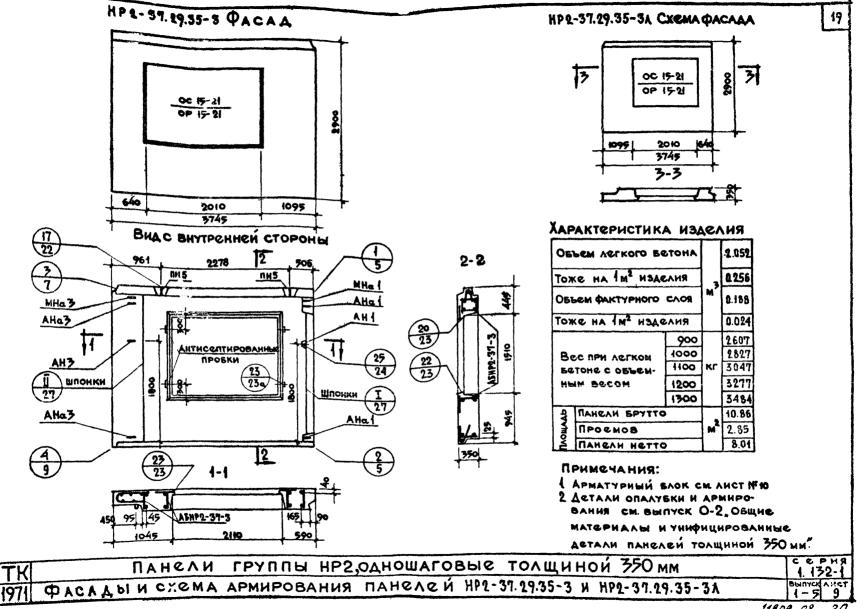


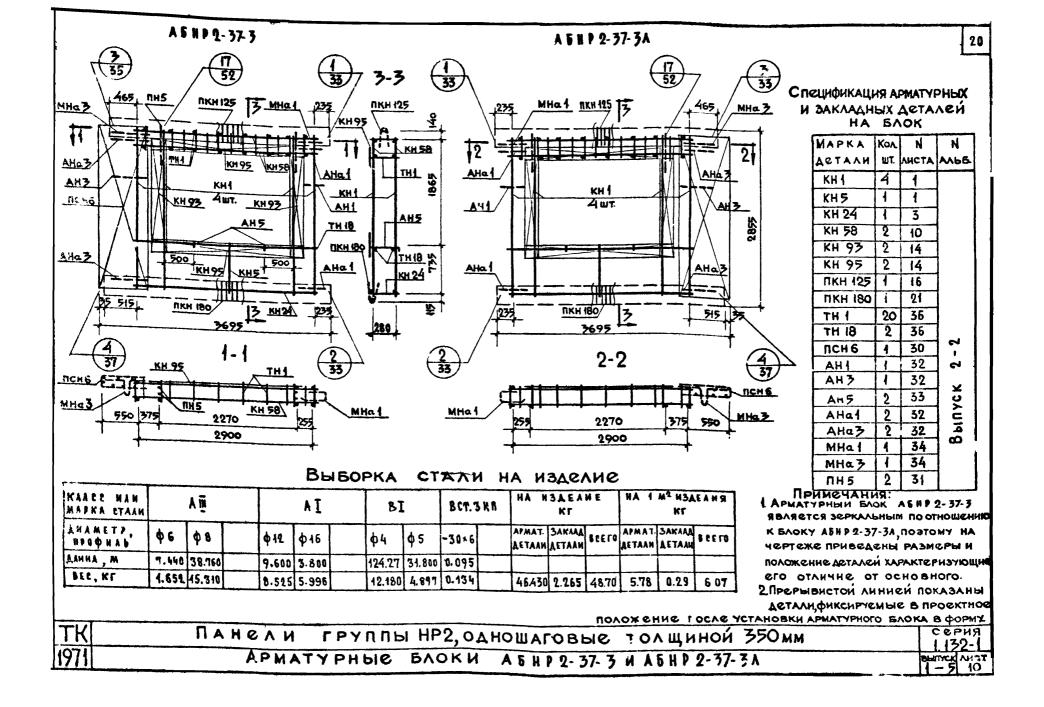


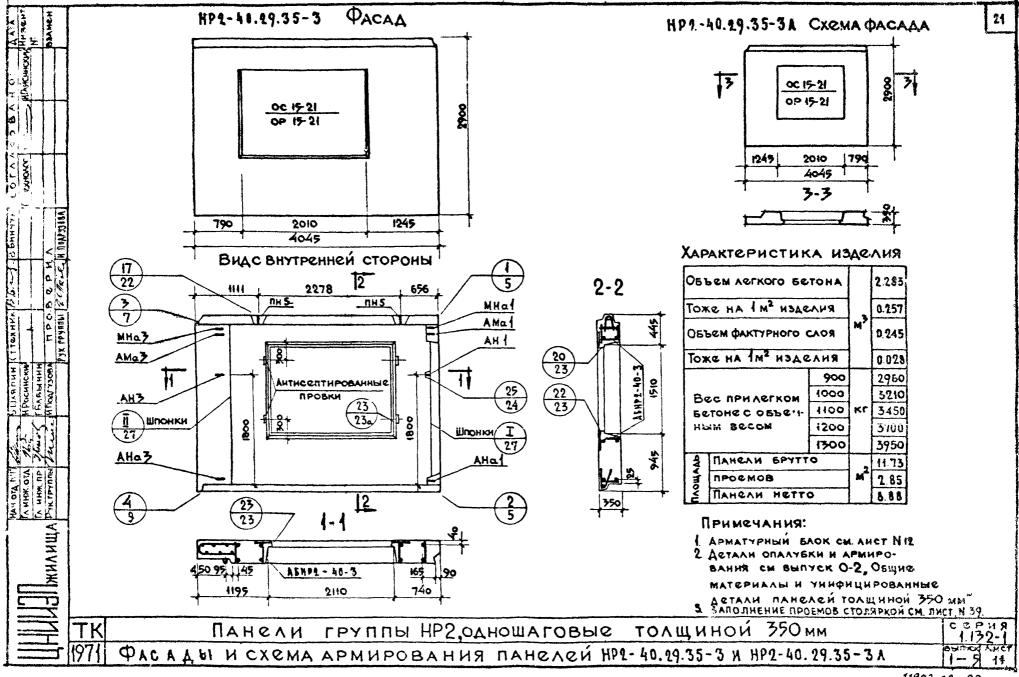


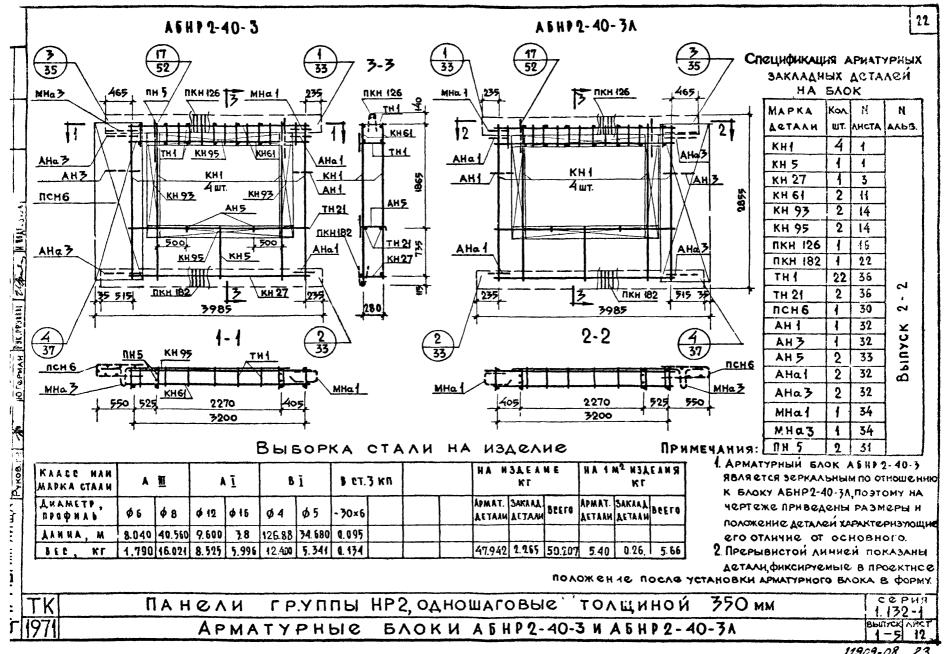


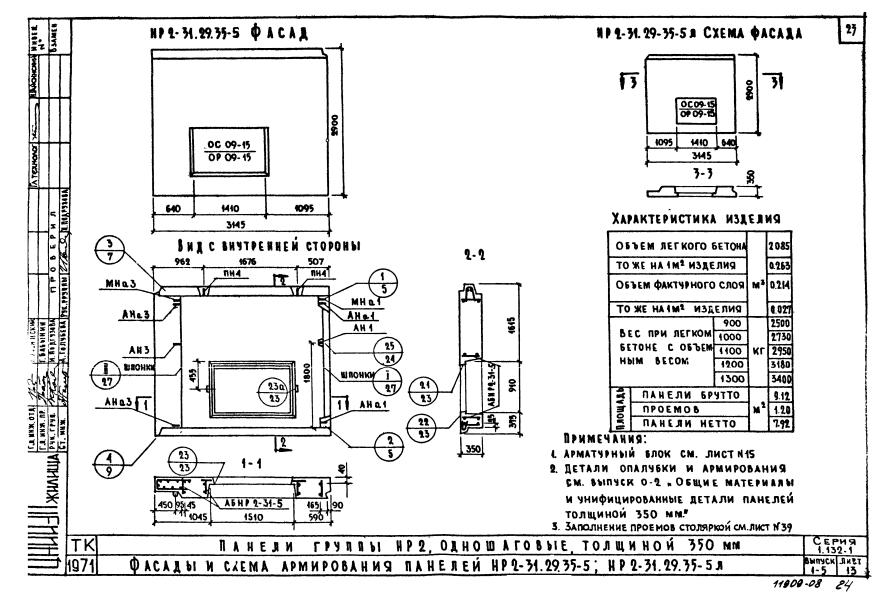


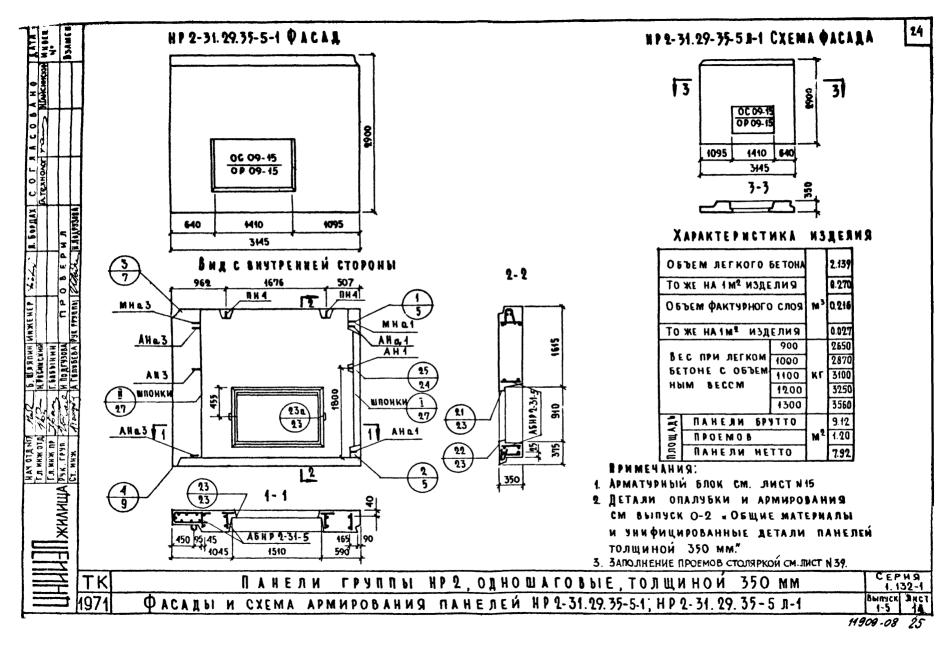


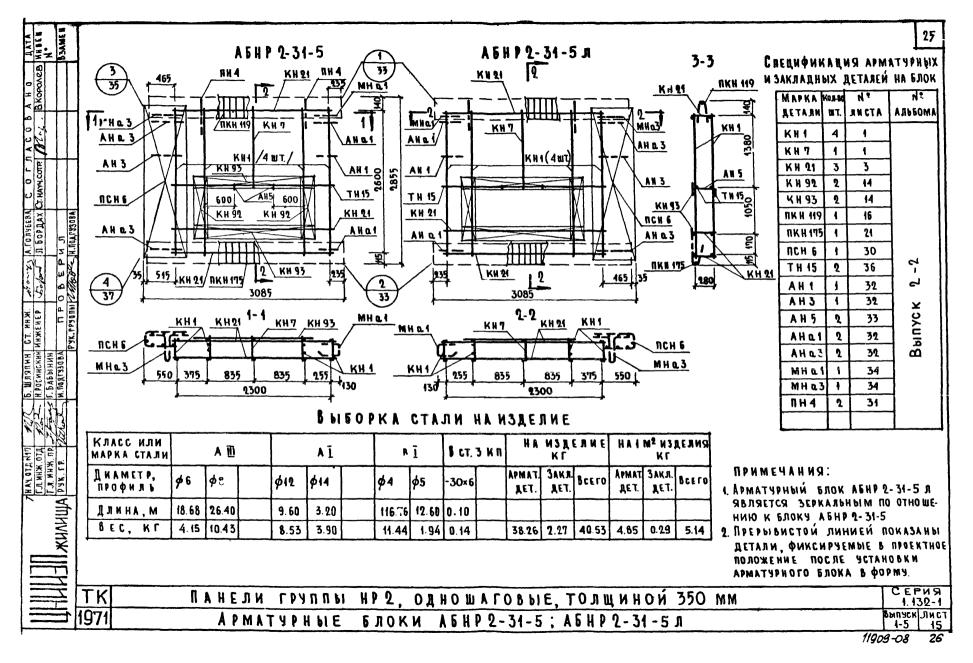


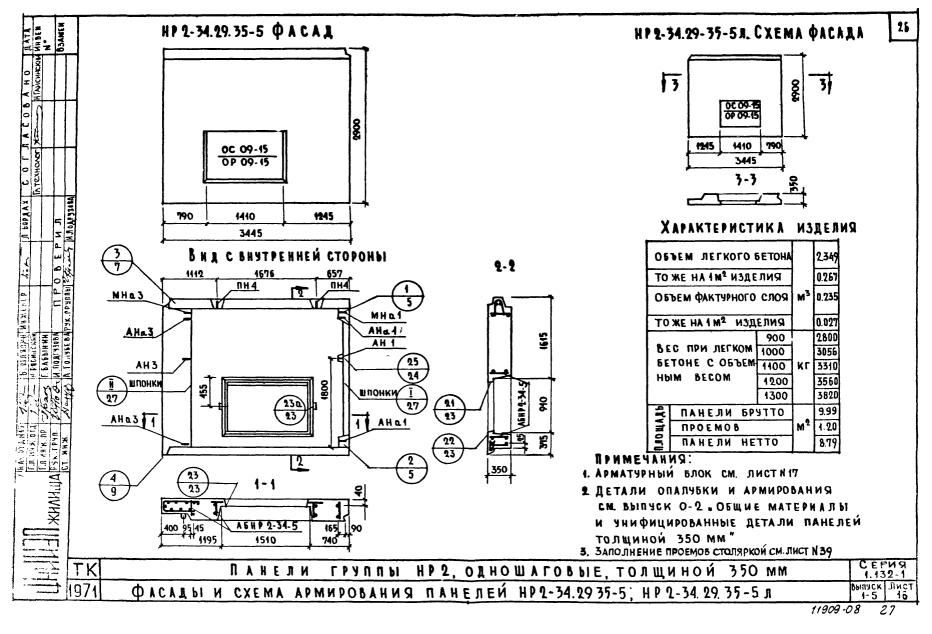


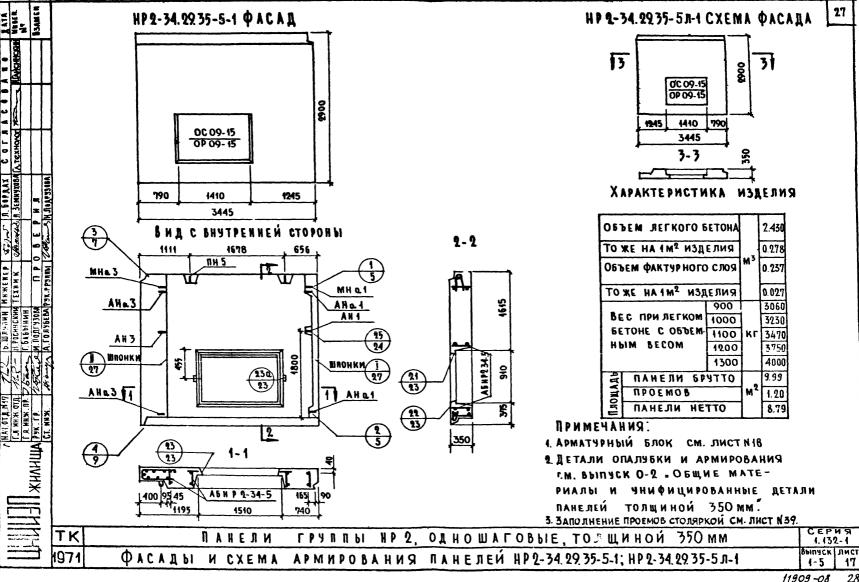


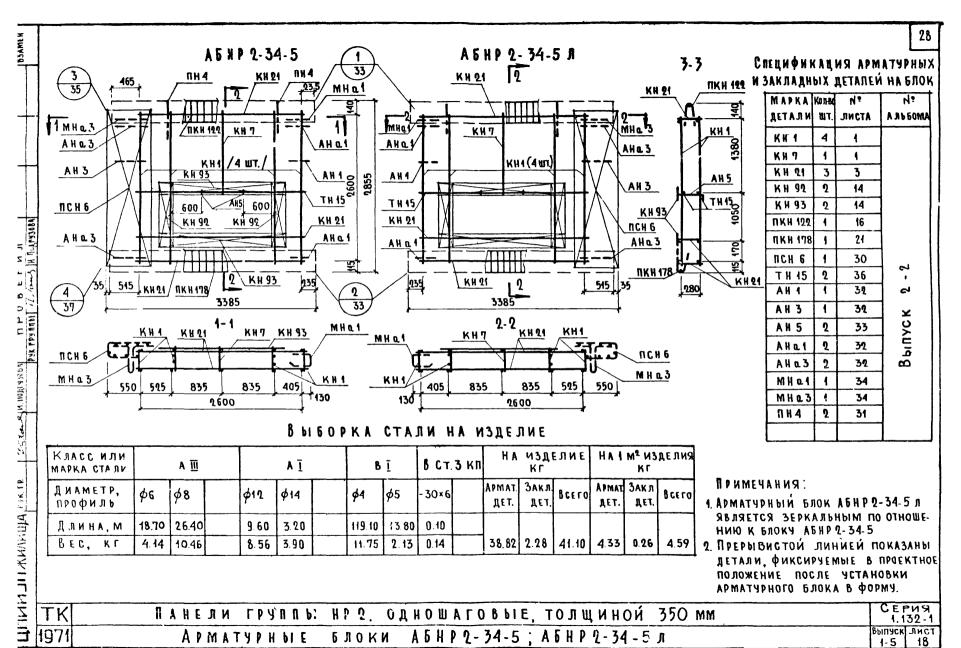












11909-08 29

