

ГОСКОМИИТЕТ
ПО ГРАЖДАНСКОМУ
СТРОИТЕЛЬСТВУ
И АРХИТЕКТУРЕ
ПРИ ГОССТРОЕ СССР

ЦНИИЭП
ЖИЛИЩА

СЕРИЯ 81 · ЖИЛЫЕ ДОМА ИЗ КРУПНЫХ ЛЕГКОБЕТОННЫХ БЛОКОВ

ТИПОВОЙ ПРОЕКТ 113-81-1/1.2
ДОМ 5-ЭТАЖНЫЙ 8-СЕКЦИОННЫЙ 96-КВАРТИРНЫЙ

ЧАСТЬ 01 · АРХИТЕКТУРНО-СТРОИТЕЛЬНЫЕ ЧЕРТЕЖИ НИЖЕ ОТИСТЕКИ № 00

РАЗДЕЛ 01-1 · ЗДАНИЕ С ПОДПОЛЬЕМ

МОСКВА · 1979 г.

СОДЕРЖАНИЕ
Наименование чертежей

Обложка

ЗАГЛАВНЫЙ ЛИСТ

ПОЯСНИТЕЛЬНАЯ ЗАПИСКА

ПЛАН ЛЕНТОЧНЫХ ФУНДАМЕНТОВ В ОСЯХ 1-7

ПЛАН ЛЕНТОЧНЫХ ФУНДАМЕНТОВ В ОСЯХ 7-17

ПЛАН ЛЕНТОЧНЫХ ФУНДАМЕНТОВ В ОСЯХ 18-28

ПЛАН ЛЕНТОЧНЫХ ФУНДАМЕНТОВ В ОСЯХ 28-34

СЕЧЕНИЯ ФУНДАМЕНТОВ

ПЛАН СВАИНОГО ПОЛЯ В ОСЯХ 1-7

ПЛАН СВАИНОГО ПОЛЯ В ОСЯХ 7-17

ПЛАН СВАИНОГО ПОЛЯ В ОСЯХ 18-28

ПЛАН СВАИНОГО ПОЛЯ В ОСЯХ 28-34

ПЛАН РОСТВЕРКА В ОСЯХ 1-7

ПЛАН РОСТВЕРКА В ОСЯХ 7-17

ПЛАН РОСТВЕРКА В ОСЯХ 18-28

ПЛАН РОСТВЕРКА В ОСЯХ 28-34

ПЛАН ПОДПОЛЬЯ В ОСЯХ 1-7

ПЛАН ПОДПОЛЬЯ В ОСЯХ 7-17

ПЛАН ПОДПОЛЬЯ В ОСЯХ 18-28

ПЛАН ПОДПОЛЬЯ В ОСЯХ 28-34

РАЗВЕРТКА НАРУЖНОЙ СТЕНЫ ПО ОСИ А

РАЗВЕРТКА НАРУЖНОЙ СТЕНЫ ПО ОСИ Г

РАЗВЕРТКА ВНУТРЕННЕЙ СТЕНЫ ПО ОСИ Б

РАЗВЕРТКА ВНУТРЕННЕЙ СТЕНЫ ПО ОСИ В

РАЗВЕРТКИ ПОПЕРЕЧНЫХ СТЕН

ТЕХНИЧЕСКИЕ УКАЗАНИЯ

ПЛАН ПЕРЕКРЫТИЯ НАД ПОДПОЛЬЕМ В ОСЯХ 1-7

ПЛАН ПЕРЕКРЫТИЯ НАД ПОДПОЛЬЕМ В ОСЯХ 7-17

ПЛАН ПЕРЕКРЫТИЯ НАД ПОДПОЛЬЕМ В ОСЯХ 18-28

ПЛАН ПЕРЕКРЫТИЯ НАД ПОДПОЛЬЕМ В ОСЯХ 28-34

СПЕЦИФИКАЦИЯ ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫХ ИЗДЕЛИЙ

СПЕЦИФИКАЦИЯ ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫХ ИЗДЕЛИЙ

СПЕЦИФИКАЦИЯ МЕТАЛЛИЧЕСКИХ И ДЕРЕВЯННЫХ ИЗДЕЛИЙ

ФРАГМЕНТЫ ПЛАНА ЛЕНТОЧНЫХ ФУНДАМЕНТОВ В ОСЯХ

1-17 ПРИ ВАРИАНТЕ С ДВОЙНЫМ ТАМБУРОМ.

ФРАГМЕНТЫ ПЛАНА ЛЕНТОЧНЫХ ФУНДАМЕНТОВ В ОСЯХ

18-34 ПРИ ВАРИАНТЕ С ДВОЙНЫМ ТАМБУРОМ.

ФРАГМЕНТЫ ПЛАНА СВАИНОГО ПОЛЯ В ОСЯХ 1-17

ПРИ ВАРИАНТЕ С ДВОЙНЫМ ТАМБУРОМ

ФРАГМЕНТЫ ПЛАНА СВАИНОГО ПОЛЯ В ОСЯХ 18-34

ПРИ ВАРИАНТЕ С ДВОЙНЫМ ТАМБУРОМ

ФРАГМЕНТЫ ПЛАНА РОСТВЕРКА В ОСЯХ 1-17 ПРИ

ВАРИАНТЕ С ДВОЙНЫМ ТАМБУРОМ.

ФРАГМЕНТЫ ПЛАНА РОСТВЕРКА В ОСЯХ 18-34 ПРИ

ВАРИАНТЕ С ДВОЙНЫМ ТАМБУРОМ

ФРАГМЕНТЫ ПЛАНА ПОДПОЛЬЯ ПРИ ВАРИАНТЕ С

ДВОЙНЫМ ТАМБУРОМ В ОСЯХ 1-17.

ФРАГМЕНТЫ ПЛАНА ПОДПОЛЬЯ ПРИ ВАРИАНТЕ С

ДВОЙНЫМ ТАМБУРОМ В ОСЯХ 18-34.

№ АЛСТА № СТР.

1	1
2	2
3	3
4	4
5	5
6	6
7	7
8	8
9	9
10	10
11	11
12	12
13	13
14	14
15	15
16	16
17	17
18	18
19	19
20	20
21	21
22	22
23	23
24	24
25	25
26	26
27	27
28	28
29	29
30	30
31	31
32	32
33	33
34	34
35	35
36	36
37	37
38	38
39	39
40	40
41	41
42	42
43	43
44	44
45	45
46	46

ПРИВЯЗКОЙ ПРИНЯТО:

1 ФАСАДЫ ПО ОСИ А — ТИП 1, ТИП 2

2 ТАБЛИЦА ПРИВЯЗОК СТЕН К
РАЗБИВОЧНЫМ ОСЯМ ПРИ
ТОЛЩ. НАРУЖНЫХ СТЕН В ММ

400 500 600

наружных стен	100 300	100 400	100 500
блоки стен подполья	80 270	80 370	80 470

ЗСАНИЧЛЫ

— из сборных керамзито-
бетонных панелей— легкобетонные сантехкаби-
ны

— дощатые

— из паркетных досок

— из линолеума

— ленточные

— на свайном основании

6. УТЕПЛИТЕЛЬ ПО ПЕРЕКРЫТИЮ НАД 5 ЭТАЖОМ — КЕРАМЗИТБЕТОН $\delta=1000 \text{ мм}$
(ПРИ РАСЧЕТНОЙ ТЕМПЕРАТУРЕ НАРУЖНОГО ВОЗДУХА НИЖЕ МИНУС 30°C)

7. ОТМЕТКА ПОЛА 1 ЭТАЖА — 0,00

8. АННУЛИРУЮТСЯ ЛИСТЫ —

9. Корректизы внесены в листы —

Настоящий проект выполнен в соответствии с действующими
нормами и правилами /в том числе по взрывопожарной
безопасности/1979 г. Г. АРХ. ПРОЕКТА *Ильин* /И. ПАЦКИН/ /
РУКОВ. ГР. ИНЖЕНЕРОВ *Дж* /Н. ПХОР/ПРИВЯЗКА НАСТОЯЩЕГО ПРОЕКТА ВЫПОЛНЕНА В СООТВЕТСТВИИ С
ДЕЙСТВУЮЩИМИ НОРМАМИ И ПРАВИЛАМИ /в том числе по
взрывопожарной безопасности/19 г. Г. АРХ. ПРОЕКТА ПРИВЯЗКИ //
Г. АРХ. ПРОЕКТА ПРИВЯЗКИ //
Г. ИНЖ. ПРОЕКТА ПРИВЯЗКИ //

НАЧ. МАСТАБ	СТАНИЦЕВСКИЙ <i>Ильин</i>	РУК. ГРНН	П. ХОР	<i>Дж</i>
ГЛНКН. М.	ПАНКОВ <i>Дж</i>	РАЗРАБ	МИРЗАХАНЯН <i>Дж</i>	
Г.АРХ.ПР.	ПАЦКИН <i>Ильин</i>	ПРОВЕРИЛ	ПАЦКИН <i>Ильин</i>	

1979

ЗАГЛАВНЫЙ ЛИСТ

113-81-1/124.01, Р.01-1

ЦНИИЭП ЖИЛИЩА
г. МОСКОВАЛИСТ
1

18067-02 2

1. ОБЩАЯ ХАРАКТЕРИСТИКА.

- 1-1 НАСТОЯЩАЯ ЧАСТЬ РАБОЧИХ ЧЕРТЕЖЕЙ ТИПОВОГО ПРОЕКТА 113-81-1/1.2 СОДЕРЖИТ СТРОИТЕЛЬНО - МОНТАЖНЫЕ ЧЕРТЕЖИ НИЖНЕЕ ОТМЕТКИ 0.00 ДЛЯ ТЕХНИЧЕСКОГО ПОДПОЛЬЯ ВЫСОТОЙ 1.6 м.
- 1-2 В ПРОЕКТЕ ЗА ОТМЕТКУ ± 0.00 ПРИНЯТА ОТМЕТКА ЧИСТОГО ПОЛА I ЭТАЖА, ЧТО СООТВЕТСТВУЕТ АБСОЛЮТНОЙ ОТМЕТКЕ
- 1-3 В ПРОЕКТЕ ПРЕДУСМОТРЕН ВАРИАНТ ТРАНЗИТНОЙ ПРОКЛАДКИ ТЕПЛОСЕТИ.

2. ФУНДАМЕНТЫ.

- 2-1 ФУНДАМЕНТЫ РАЗРАБОТАНЫ В 2-Х ВАРИАНТАХ: 1- ЛЕНТОЧНЫЕ ФУНДАМЕНТЫ; 2- СВАЙНЫЕ ФУНДАМЕНТЫ.
- 2-2 В ПРОЕКТЕ ДАН ПРИМЕР РЕШЕНИЯ ЛЕНТОЧНЫХ ФУНДАМЕНТОВ ИЗ СБОРНЫХ ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫХ БЛОКОВ ПО СЕРН 1.112-5, В.2. ФУНДАМЕНТЫ РАЗРАБОТАНЫ ДЛЯ УСЛОВНОГО НОРМАТИВНОГО ДАВЛЕНИЯ 2,5 кг/см² ПРИ ОДНОРОДНОМ ГРУНТЕ, ОТСУСТВИИ НАПОРА ГРУНТОВЫХ ВОД И СПОКОЙНОМ РЕЛЬЕФЕ.
- 2-3 ТИПОВОЕ РЕШЕНИЕ ФУНДАМЕНТОВ РАЗРАБОТАНО ДЛЯ ВАРИАНТА НАРУЖНЫХ СТЕН ТОЛЩИНОЙ 500мм с $\gamma_0 = 1400 \text{ кг}/\text{м}^3$. При привязке проекта чертежи фундаментов подлежат переработке с учетом местных гидрогеологических условий, расчетных характеристик грунта, глубины промерзания, толщины стен и т.д.
- 2-4 ПРИНЯТЫЕ ДЛЯ ТИПОВОГО РЕШЕНИЯ НАГРУЗКИ НА 1 ПОГ.М. ФУНДАМЕНТОВ НА ОТМЕТКЕ -2.18, А ТАКЖЕ НАГРУЗКИ ДЛЯ ПРИВЯЗКИ ПРИ ДРУГИХ ВАРИАНТАХ СТЕН ПРИВЕДЕНЫ В ТАБЛИЦЕ №1.

СХЕМА РАСПОЛОЖЕНИЯ СЕЧЕНИЙ НА ПЛАНЕ ФУНДАМЕНТОВ

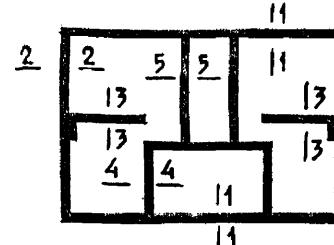


ТАБЛИЦА №1

НАГРУЗКИ В ТОННАХ НА 1 ПОГ. МЕТР ФУНДАМЕНТОВ НА ОТМ. - 2.18

№ СЕЧЕНИЯ	$\gamma_0 \text{ КГ}/\text{М}^3$ ОБЪЕМНЫЙ ВЕС МАТЕРИАЛА БЛОКОВ	НАГРУЗКА НА ОТМ. - 2.18		
		ПРИ ТОЛЩИНЕ СТЕН В СМ. 40	50	60
1-1	1200	21.0	22.3	24.7
	1400	21.8	23.7	25.8
2-2	1200	10.28	12.42	14.0
	1400	11.53	13.7	15.1
3-3	2400		42.2	
4-4	2400		9.1	
5-5	2400		21.8	

ПРИМЕЧАНИЕ К ТАБЛИЦЕ №1.

1. НАГРУЗКИ ДАНЫ ДЛЯ ВАРИАНТА САНУЗЛОВ „РОССЫПЬЮ”.
2. НАГРУЗКИ В СЕЧЕНИЯХ 1-1 и 2-2 ПОДСЧИТАНЫ ДЛЯ СПЛОШНЫХ БЛОКОВ, В СЛУЧАЕ ПРИМЕНЕНИЯ БЛОКОВ С ПУСТОТАМИ, НАГРУЗКИ ДОЛЖНЫ БЫТЬ ОТКОРРЕКТИРОВАНЫ.
3. НАГРУЗКИ - НОРМАТИВНЫЕ.
- 2-5 В СВАЙНОМ ОСНОВАНИИ СВАИ РАСПОЛОЖЕНЫ ПОД НЕСУЩИМИ СТЕНОВЫМИ БЛОКАМИ. Расположение свай УВЯЗАНО С РАСПОЛОЖЕНИЕМ ПРОЕМОВ В СТЕНАХ.
- 2-6 В ПРОЕКТЕ ПРЕДУСМОТРЕНЫ СВАИ СПЛОШНЫЕ ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫЕ, СЕЧЕНИЕМ 300x300мм с ПОПЕРЕЧНЫМ АРМИРОВАНИЕМ СТВОЛА, ДЛИНОЙ 7м, по ГОСТ 19804.4-78. ИХ ДЛЯНА УТОЧНЯЕТСЯ ПРИ ПРИВЯЗКЕ ПРОЕКТА К КОНКРЕТНЫМ МЕСТНЫМ УСЛОВИЯМ СТРОИТЕЛЬНОЙ ПЛОЩАДКИ. НАГРУЗКА НА СВАЮ ПРИНЯТА 40 ТОНН.
- 2-7 РОСТВЕРК - МОНОЛИТНЫЙ ИЗ БЕТОНА М-200, АРМИРОВАННЫЙ СВАРНЫМИ КАРКАСАМИ, КОТОРЫЕ СТЫКУЮТСЯ ПУТЕМ ПЕРЕПУСКА ПРОДОЛЬНЫХ РАБОЧИХ СТЕРЖНЕЙ АРМАТУРЫ НЕ МЕНЕЕ 300. ШИРИНА РОСТВЕРКА НАЗНАЧЕНА С УЧЕТОМ ОБЕСПЕЧЕНИЯ МИНИМАЛЬНОГО 5см СВЕСА ПРИ МАКСИМАЛЬНО - ДОПУСТИМОМ ОТКЛОНЕНИИ СВАЙ ОТ ПРОЕКТНОГО ПОЛОЖЕНИЯ. В ПРОЕКТЕ ШИРИНА РОСТВЕРКА ПРИНЯТА ДЛЯ НАРУЖНЫХ СТЕН ТОЛЩИНОЙ 500мм. РАБОТЫ ПО БЕТОНИРОВАНИЮ РОСТВЕРКА ВЕСТИ ПОСЛЕ СРУВКИ ГОЛОВСВАЙ ДО ПРОЕКТНОЙ ОТМЕТКИ, УСТРОЙСТВА БЕТОННОЙ ПОДГОТОВКИ ТОЛЩИНОЙ 10см. И СДАЧИ ПО АКТУ ВСЕГО СВАЙНОГО ПОЛЯ ТЕХНИЧЕСКОМУ НАДЗОРУ ЗАКАЗЧИКА.

НАЧ.МАСТ.5	СТАНИШЕВСКИЙ	16.07	ПРОВЕРКА	ДАЗАНДВА	Михаил	
ГЛ.ИНЖ.МАС	ПАНКОВ	Павел				
ГЛ.АРХ.ПР	ПАЦКИН	шахан				
РУК.ГР.ИИИ	ЛХОР	ЭМ				

1979

Пояснительная
записка.

113-81-1/1.24.01, Р.01-1

ЦНИИВПИНИЛЩА
г.Москва

лист

2

- 2-8 РОСТВЕРК ЗАПРОЕКТИРОВАН В СООТВЕТСТВИИ С ТРЕБОВАНИЯМИ ГЛАВ СНиП II-21-75, СНиП II-17-77.
- 2-9 РАБОТЫ ПО УСТРОЙСТВУ РОСТВЕРКА ВЫПОЛНЯТЬ ВСООТВЕТСТВИИ С ГЛАВАМИ СНиП III-9-74, СНиП III-15-76.
- 2-10 НОРМАТИВНЫЕ НАГРУЗКИ ПРИНЯТЫЕ ПРИ РАСЧЕТАХ КОНСТРУКЦИЙ:

A. Стены.

Объемный вес материала стен
наружных блоков — 1200, 1400 кг/м³
внутренних блоков 2400 кг/м³

Б. ПЕРЕКРЫТИЯ

Вес 1 м² перекрытий в кг:

Междуетажных	— 370	кг/м ²
В санузлах "Россыпью"	— 400	кг/м ²
При сантехкабинах	— 740	кг/м ²
Над техническим подпольем	— 540	кг/м ²
Чердачных	— 380	кг/м ²
Покрытия	— 370	кг/м ²

В. ПЕРЕГОРОДКИ

Объемный вес материалов перегородок принят:
гипсобетонных — 1250-1400 кг/м³
керамзитобетонных — 1600 кг/м³
собственный вес железобетона — 2500 кг/м³
Полезные нагрузки приняты по СНиП II-6-74.

Э. Стены подполья.

- 3-1 Стены подполья запроектированы из сборных бетонных блоков по ГОСТ 13579-78.
- 3-2 Раскладка блоков стен дана, как пример решения, для толщины наружных стен надземных этажей 500 мм.
При толщине наружных стен 400, 600 мм марки блоков должны быть соответственно изменены.
В проекте привязки необходимо скорректировать раскладку блоков стен подполья и фундаментов в зависимости от выбранного варианта ввода инженерных сетей; все отверстия не относящиеся к данному варианту, должны быть заложены блоками на растворе М-100.

4. ПЕРЕКРЫТИЯ

- 4-1 ПЕРЕКРЫТИЯ НАД ПОДПОЛЬЕМ ЗАПРОЕКТИРОВАНЫ ИЗ ПАНЕЛЕЙ С КРУГЛАМИ ПУСТОТАМИ ПО СЕРИИ 1.141-1 ВЫП. 58.
- 4-2 При привязке проекта, при производстве работ и осуществлении надзора за строительством особое внимание должно быть обращено на тщательную заделку цементным раствором М-100 швов между панелями перекрытий, а также швов между панелями и стенами с обязательным составлением актов на скрытые работы по заполнению швов. Это мероприятие учтено при расчете панелей на прочность и паропроницаемость. При расчете панелей на прочность учтена совместная работа панелей на нагрузку от перегородок, принято следующее распределение нагрузок.



- 4-3 Толщина утеплителя перекрытий над техническим подпольем выбирается по таблице №2.

ТАБЛИЦА №2

ВИДЫ УТЕПЛЕНИЯ	МАТЕРИАЛЫ УТЕПЛИТЕЛЯ	γ КГ/М ³	λ ККАЛ/М.Ч.ГРАД	НАД ТЕХНИЧЕСКИМ ПОДПОЛЬЕМ			
				ДЛЯ ВСЕХ РАЙОНОВ	РАСЧЕТНЫЕ НАРУЖНЫЕ ТЕМПЕРАТУРЫ	-25°	-30°
Плитные и волокнистые	МАТЫ МИНЕРАЛОВАТНЫЕ	200	0.055	50	60	70	70
	ПЛИТЫ "	500	0.12	100	110	130	—
	" "	300	0.08	70	80	90	110
	ФИБРОЛИТ ЦЕМЕНТНЫЙ	600	0.20	130	—	—	—
	" "	400	0.14	110	120	130	—
	" "	250	0.10	80	90	110	120
	ПЕНОБЕТОН, ГАЗОБЕТОН	600	0.18	130	—	—	—
	" "	400	0.13	100	120	130	—
Засыпки	КЕРАМЗИТ	500	0.18	130	—	—	—
	ШЛАК ДОМЕННЫЙ ГРАНУЛИРОВАННЫЙ	500	0.14	110	130	—	—
	ШЛАКТОПЛАВНЫЙ	700	0.19	130	—	—	—

НАЧ.МАСТ.5 СТАНИШЕВСКИЙ
ГАИНИН. М. ПАНКОВ
ГАИХ.ПР. ПАЦКИН

РУК.ГР.ННН. ||ХОР
ПРОВЕРИЛ БАЗАНОВА
Ильин

1979

Пояснительная записка

113-81-1/1.2 Ч.01 Р01-1

ЦНИИЭП жилища
г. Москва

Лист

3

18061-02 4

5. УКАЗАНИЯ ПО ПРОИЗВОДСТВУ РАБОТ В ЗИМНИХ УСЛОВИЯХ

Настоящие указания содержат рекомендации для привязывающих проект организаций об общих мероприятиях при строительстве здания в зимнее время.

Строительные работы в зимних условиях должны производиться с соблюдением требований соответствующих разделов СНИП II-В. 2-71*, СНИП III-17-78.

Лица, отвечающие за производство работ в зимнее время, должны быть ознакомлены в обязательном порядке с перечисленными главами СНИП, настоящими указаниями и дополнительными указаниями организаций, выполнившей привязку проекта к местным условиям.

Рабочие чертежи, предназначенные к производству работ в зимних условиях, должны иметь указания проектной организации, выполнившей привязку проекта, о произведенной проверке конструкции и возможности ее применения в зимних условиях.

По чертежам проекта, не имеющим такой надписи, производство работ в зимнее время запрещается.

Ниже приводятся основные указания по зимним работам:

1. Кладка фундаментов на замерзшее основание допускается только для непучинистых грунтов по слою песчаной подсыпки толщиной 100 мм.
2. При пучинистых грунтах кладку фундаментов разрешается производить только на непромерзшее основание, с защитой от промерзания, как во время производства работ, так и после их окончания.
3. Засыпку пазух производить только талым грунтом после укладки перекрытия над техническим подпольем и выполнения обмазочной гидроизоляции.
4. Монтаж блоков стен производить на растворе: при $\text{t} \text{ от } -3^{\circ}\text{C}$ до -20°C - марки "75", при $\text{t} \text{ ниже } -20^{\circ}\text{C}$ - марки "100".

Поверхности блоков очистить от снега и наледи.

Укладка и разравнивание раствора должны производиться непосредственно перед установкой блока, температура раствора в момент его применения должна быть не ниже:

$+10^{\circ}\text{C}$ - при температуре воздуха до -10°C .

$+15^{\circ}\text{C}$ - при температуре воздуха от -10°C до -20°C .

$+20^{\circ}\text{C}$ - при температуре воздуха ниже -20°C .

Использование замерзшего и отогретого горячей водой раствора запрещается.

Открытые горизонтальные поверхности блоков при перерывах монтажных работ должны укрываться толем.

5. Замоноличивание швов между настилами перекрытия выполняется раствором марки "100".

Перед замоноличиванием швов производится очистка от снега и наледи.

6. Перед наступлением весенних оттепелей и на весь период оттаивания и последующего твердения необходимо:

а) заделать монтажные гнезда, борозды и другие ослабления несущих конструкций,

б) удалить с перекрытий случайные и непредусмотренные проектом нагрузки (строительный мусор, остатки строительных материалов), а также временные нагрузки.

в) все несущие перемычки в проемах внутренних стен, выполненных в зимних условиях, подпереть упорами стойками на встречных клиньях.

г) составить акт о готовности объекта к периоду оттаивания,

д) вести наблюдение за оттаиванием кладки с принятием в случае необходимости мер, обеспечивающих устойчивость конструкций.

НАЧ.МАСТ.5	СТАНКИШЕВСКИЙ	РУК.ГР.ИМН	ЛХОР	ЭМ			
ГЛ.ИНЖ. М.	ПАНКОВ	ПРОВЕРКА	БАЗАНОВА	П.Базанова			
ГЛАРХ.ПР.	ПАЦКИН	П.Пацкин					

1979

Пояснительная записка

113-81-1/12 ч.01, р.01-1

ЦНИИЭП Жилища
г. Москва

Лист

4

6. Основные указания по устройству монолитных ростверков в зимний период

Устройство монолитных железобетонных ростверков и бетонной подготовки рекомендуется выполнять безобогревными методами или методами искусственного прогрева.

К безобогревным относятся: методы "термоса" и "термоса с противоморозными добавками". К методу искусственного прогрева относится электропрогрев, паро и воздухопрогрев.

Выдергивание бетона методом "замораживания" категорически запрещается.

Метод "термоса" основан на том, что количество тепла, аккумулированного бетонной смесью при изготовлении из нагретых материалов и экзотермического тепла цемента достаточно для набора бетоном требуемой прочности за время охлаждения бетона до момента замерзания.

Метод "термоса с противоморозными добавками" основан на свойстве бетона набирать прочность при отрицательных температурах. В качестве противоморозных добавок применяются нитрит натрия / NaNO_2 / и поташ / K_2CO_3 /.

Метод искусственного прогрева уложенного бетона, заключается в повышении температуры бетона с помощью горячего пара, воздуха и др.

Способы выдергивания бетона должны обеспечивать достижение прочности бетона к моменту замерзания не ниже $50 \text{ кг}/\text{см}^2$ и не менее 50% R_{28} , а бетона с повышенными добавками хлористых солей в условиях отрицательной температуры не ниже $50 \text{ кг}/\text{см}^2$ и не менее 25% R_{28} .

Для предварительного определения сроков выдергивания бетона можно пользоваться данными о нарастании прочности бетона при различных температурах представленными в таблице:

Относительная прочность бетона при различных температурах твердения бетонов

Це- мент	Срок тверде- ния бе- тона в сутках	Температура бетона в градусах							
		1	5	10	15	20	25	30	35
		Прочность бетона в % от R_{28} дневной при тверд. в норм. условиях							
	активность цемента 300, 400, 500								
	3	12 14 17	17 21 22	24 30 30	33 37 37	40 46 46	44 52 52	50 58 58	53 62 62
ПОРТ-	5	20 22 26	26 30 34	35 38 40	45 47 49	50 56 57	56 63 64	62 69 69	67 74 74
ЛАНД-	7	27 29 35	35 37 43	42 47 52	52 55 61	59 64 68	66 72 75	70 77 78	78 83 83
цемент	10	37 39 46	45 47 55	53 57 65	64 67 75	72 75 82	78 82 87	84 88 91	90 93 95
	15	47 49 57	51 60 70	68 72 80	77 83 89	86 92 99	92 97 X	97 X X	X X X
	28	65 70 75	78 80 86	90 91 95	X X X	X X X	X X X	X X X	X X X

Х-100 и более процентов от R_{28} .

При выдергивании бетонов способом "термоса" рекомендуется применять цемент марки 400 и выше.

Для бетона с противоморозной добавкой поташа рекомендуется применять портландцементы с содержанием трехкальциевого алюмината не более 8%, причем марка цемента должна быть не менее $300 \text{ кг}/\text{см}^2$.

Бетонная смесь, поступающая к месту укладки, должна предохраняться от замерзания при транспортировании.

НАЧ.МАСТ.	СТАНИШЕВСКИЙ <i>Григорий</i>	РУК.ГР.ИИНН	ПХОР	<i>ЭМ</i>			
ГЛИНН.МАС	ПАНКОВ <i>Григорий</i>						
ГЛА.АРХ.ПР.	ПАЦКИН <i>Андрей</i>	ПРОВЕРКА	БАЗАНОВА <i>Любовь</i>				

1979

Пояснительная записка

113-84-1/4.2 ч.04, р. 01-1

ЦНИИЭП Жилища
г. МОСКВА

лист 5

Продолжительность транспортирования с учетом начала охлаждения приведена в таблице

Температура бетонной смеси в градусах	Время в минутах
20-30	45
10-20	90
5-10	120

Данные этой таблицы уточняются опытным путем строительной лабораторией.

При выдерживании бетона без электропрогрева температура основания не должна быть ниже минус 10÷15°C, а температура бетонной смеси должна обеспечить незамерзаемость контактного слоя бетона с основанием и исключить возможность деформации последнего. Для этого необходимо применять бетонную смесь с положительной температурой/не ниже плюс 15÷25°C/ и производить укладку бетона слоями с интенсивностью 40 см. в час. Укладка бетонной смеси на неотогретое основание из непучинистых грунтов температурой от -15° до -25° допускается также при условии выдерживания бетона с электропрогревом и интенсивностью укладки его слоями по 80 см в час.

Опалубка и арматура перед бетонированием очищаются от снега и наледи струей горячего воздуха под брезентовым или полизтиленовым укрытием с высушиванием поверхностей. Запрещается снимать наледь с помощью пара и горячей воды. Все открытые поверхности укладывающегося бетона после окончания бетонирования, а также в время перерывов в бетонировании должны утепляться.

Скорость остывания бетона по окончании прогрева должна составлять 12° в час для конструкций с модулем поверхности более 10. Разность температур открытых поверхностей бетона и наружного воздуха при остывании и распалубке не должна превышать 20°C с модулем поверхности до 6. Для предупреждения возникновения значительных температурных напряжений в бетоне при его твердении целесообразно:

- а/ Укладывать бетонную смесь с умеренной положительной температурой 5÷10°C, чтобы после укладки следующего слоя ранее уложенный слой имел бы температуру не выше 10°C;
- б/ Утеплять опалубку для периферийных слоев массива во избежании быстрого остывания.

В настоящей записке даны только общие положения по производству работ в зимних условиях. Необходимые данные по расчетам зимних способов бетонирования, подбору температурных режимов, учету влияния ветра, расходу электроэнергии др. смотри в специальном "Руководстве по производству бетонных работ." Москва. Стройиздат 1975 г. и СНиП III-15-76.

Вопросы организации строительства и методы производства работ по устройству подземной части здания с учетом специфики гидрогеологических условий строительной площадки, а также выполнение работ в зимнее время должны быть подробно разработаны в проекте производства работ (ППР).

Указания по антикоррозийной защите металлических изделий см. пояснительную записку к части 1, разд. I-1.

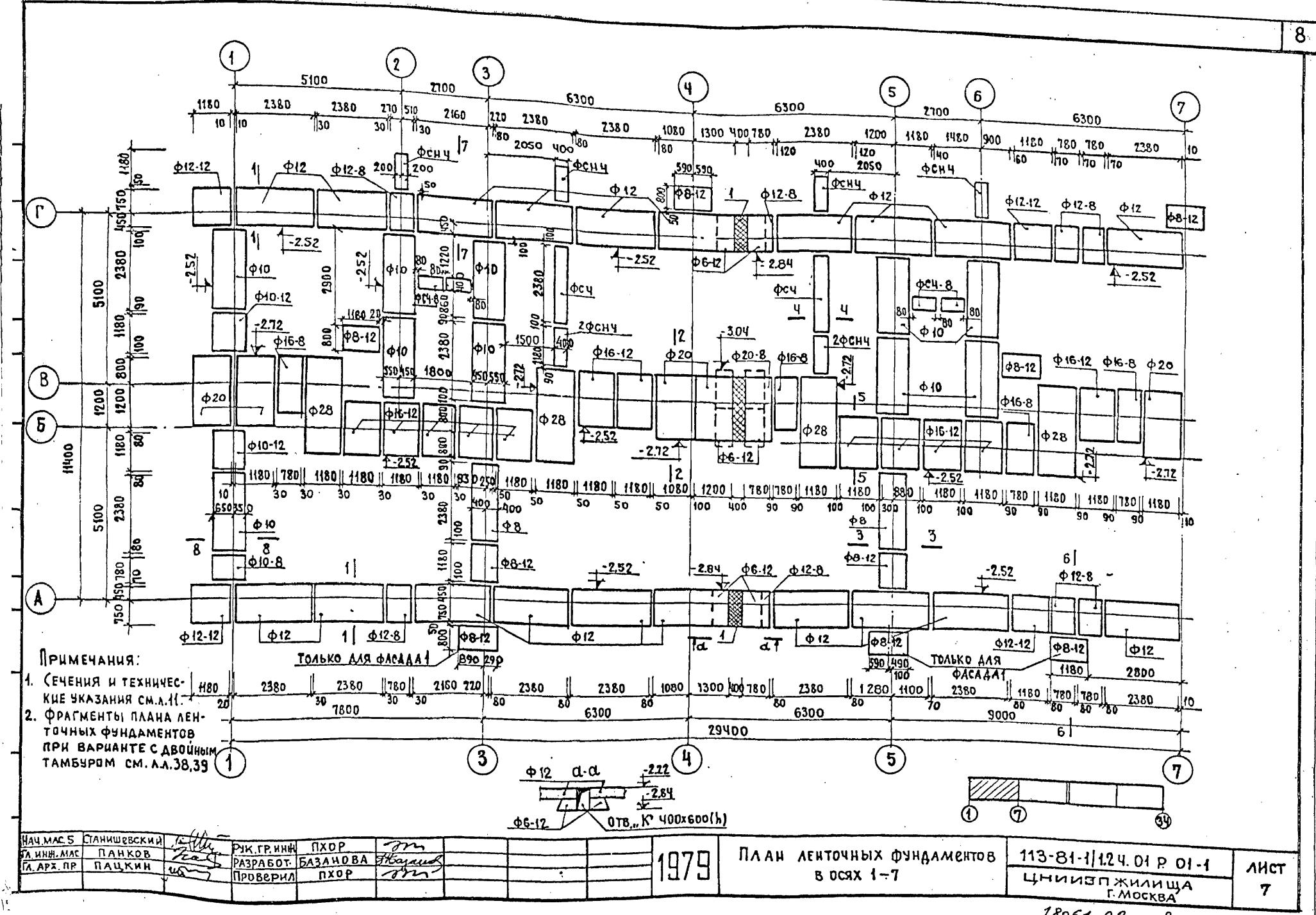
НАЧ МАС. 5	СТАНИШЕВСКИЙ	РУК. ГРИНН	ЛХОР	ГМ			
ГЛ. ИКН М. ПАНКОВ	<i>[подпись]</i>						
ГЛ. АРХ. ПРАЦКИН	<i>[подпись]</i>	ПРОВЕРИЛ	БАЗАНОВА	<i>[подпись]</i>			

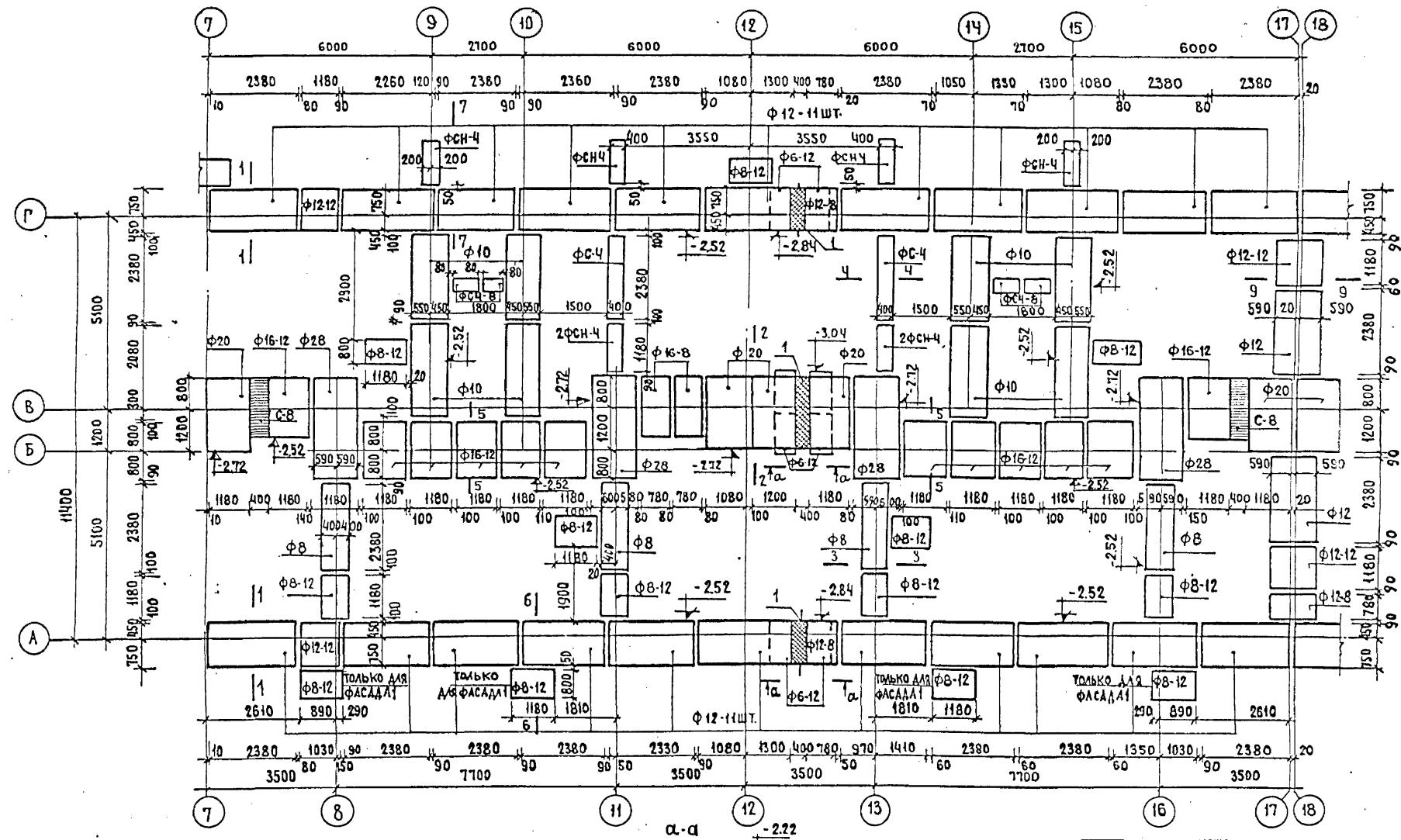
1979

Пояснительная записка

113-81-1/124.01, Р.01-1
ЦНИИЭП ЖИЛИЩА
Г. МОСКВА

ЛИСТ
6





ПРИМЕЧАНИЯ СМ. ЛИСТ 11.

Φ6-12 0TB, K 400x600(h)

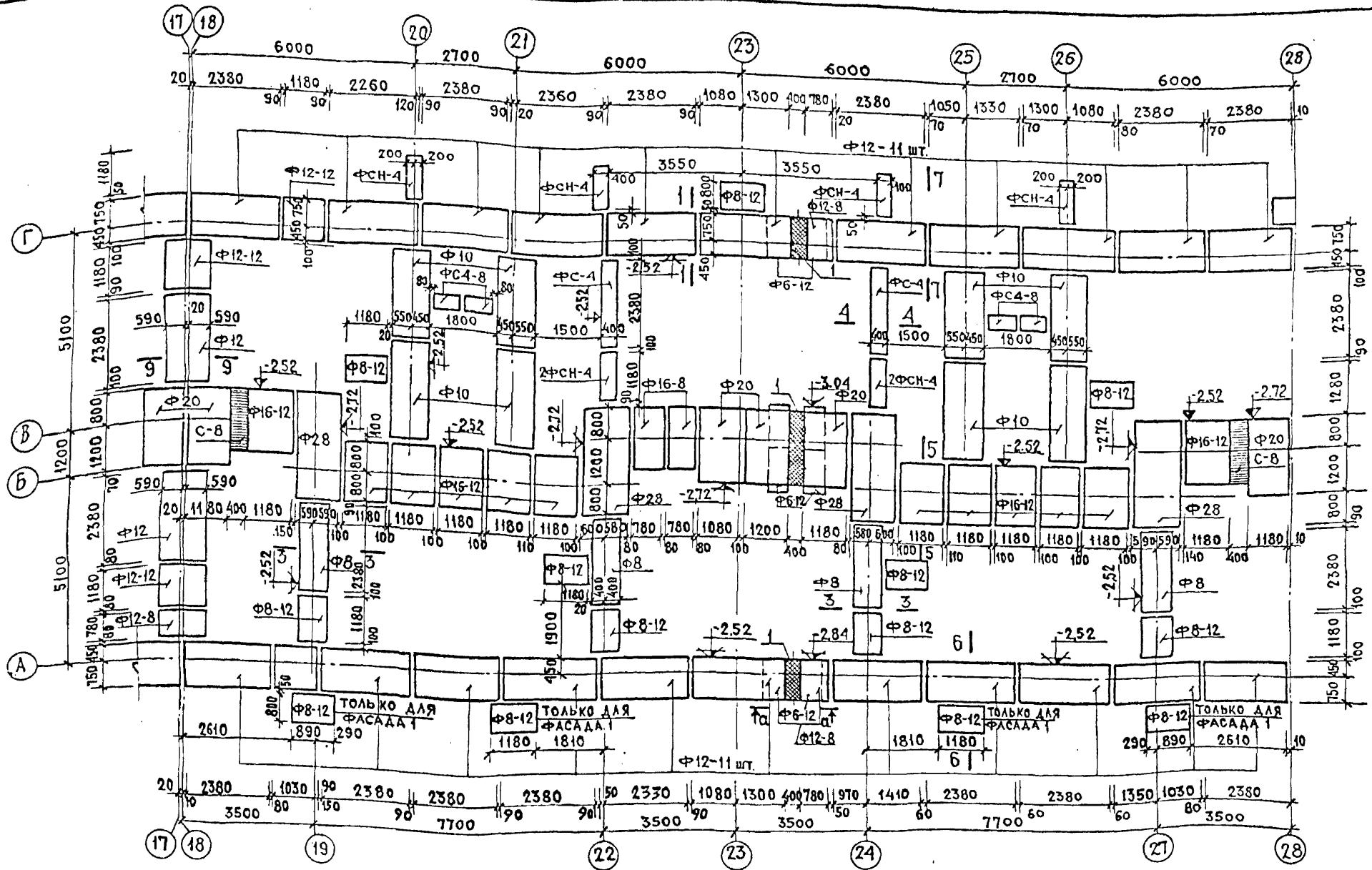
ИАЧ.МАС БАНИШЕВСКИЙ	Борис	РЖ.ГРИНН	ПХОР	Дан
ГЛ.ИНК.МС ПАНКОВ	Петр	РАЗРАБОТ.	БАЗАНОВА	Жанна
ГЛ.АРХ.ПР ПАЦКИН	Иван	ПРОВЕРИЛ	ПХОР	Ольга

1979

ПЛАН ЛЕНТОЧНЫХ ФУНДАМЕНТОВ В ОСЯХ 7 - 17

113-81-1/1.2 Ч. 01 Р. 01-1
ЦНИИЭП ЖИЛИЩА
Г. МОСКВА

лист
8



ПРИМЕЧАНИЯ СМ. ЛИСТ II.

НАЧ.МАСТ.5 ГЛ.ИИЖ. М. ГЛ.АРХ.ПР.	СТАНИШЕВСКИЙ ПАНКОВ ПАЦКИН	РУХ.ГР.ИИЖ. РАЗРАБОТАЛ ПРОВЕРИЛ	ЛХОР ПОЗДНЯКОВ БАЗАНОВА

1979

ПЛАН ЛЕНТОЧНЫХ ФУНДАМЕНТОВ В ОСЯХ 18-28

113-81-1/24.01 Р.01-1
ЦНИИЭП ЖИЛИЩА
г. МОСКВА

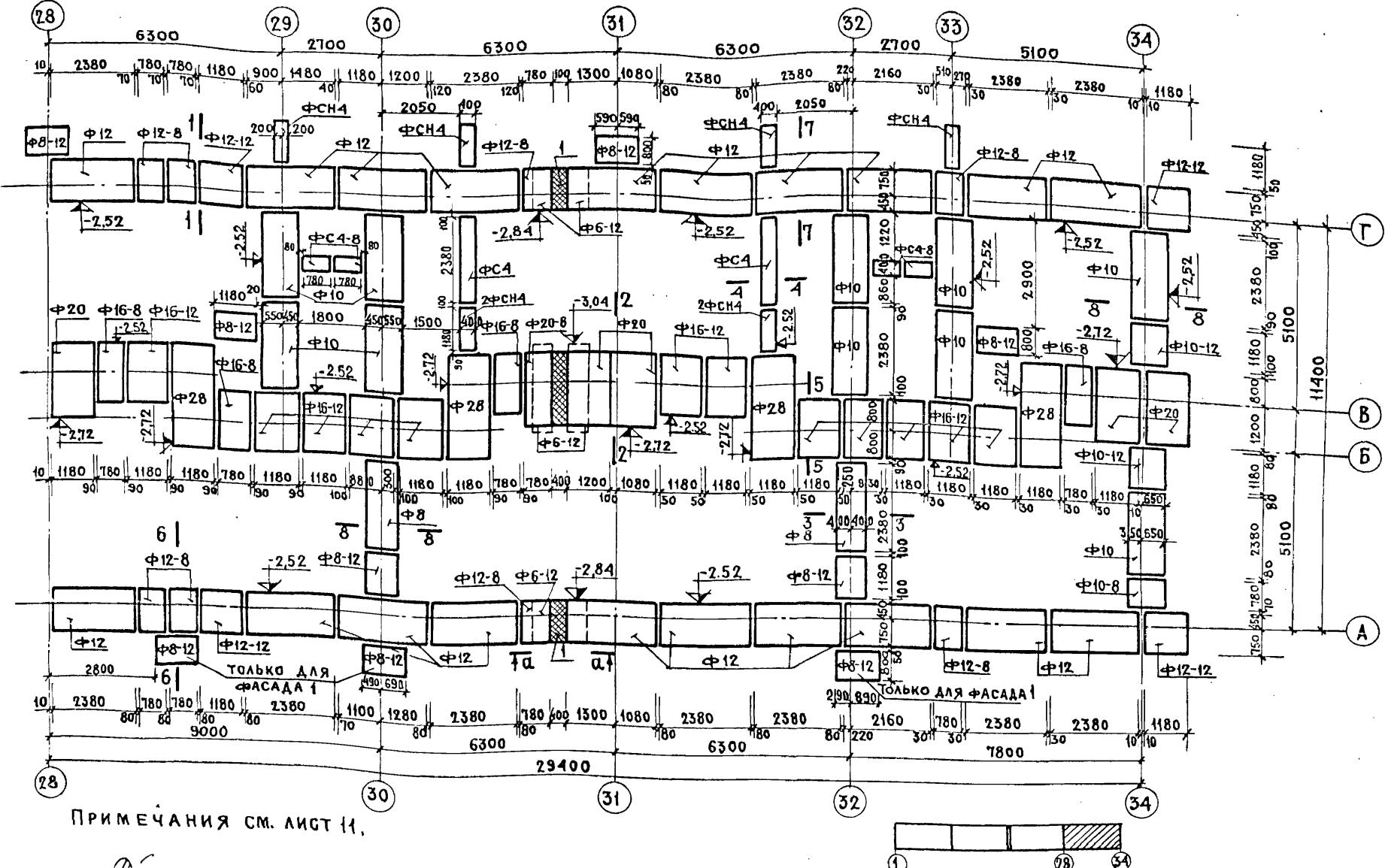
Лист
9

11

С ПОЛНЫМ РАШИЧ
ПОВЕДУ ЕРМИЛОВ

ВЪК ДОКОТОВА КОМП

VIIIA N° 704 A.



ПРИМЕЧАНИЯ СМ. ЛИСТ 11.

НАЧ. МАСТН	СТАНИШЕВСКИЙ	<i>П. С.</i>	РУК. ГРНЖ.	ПХОР	<i>Г.М.</i>
ГА. ИНЖ. МАС.	ПАНКОВ	<i>П. С.</i>	РАЗРАБОТАЛА	БАЗАНОВА	<i>Г.М.</i>
ГА. АРХ. ПР.	ПАЦКИН	<i>П. С.</i>	ПРОВЕРКА	ПХОР	<i>Г.М.</i>

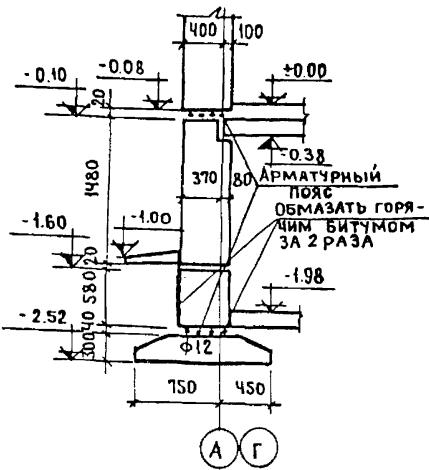
1979

ПЛАН ЛЕНТОЧНЫХ ФУНДАМЕНТОВ В ОСЯХ 28-34

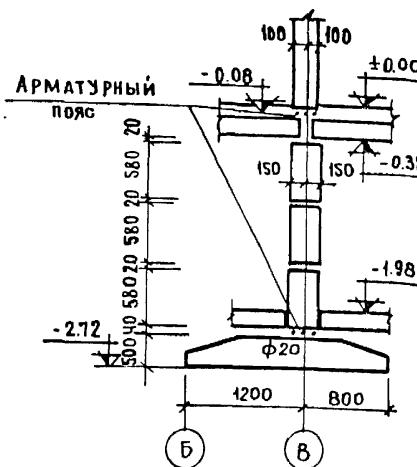
113-81-1/2 ч. 01 р. 01-1
ЦНИИЭП ЖИЛИЩА
г. МОСКВА

Лист
10

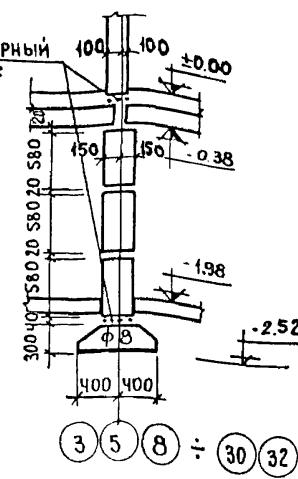
СЕЧЕНИЕ 1-1



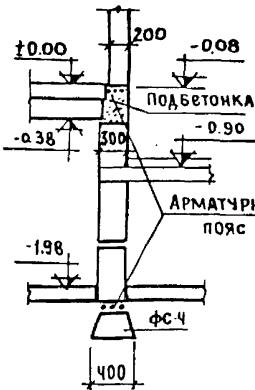
СЕЧЕНИЕ 2-2 ✓



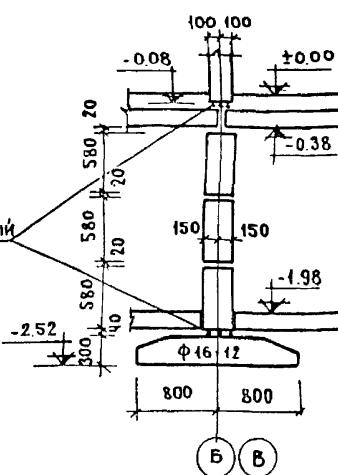
СЕЧЕНИЕ 3-3



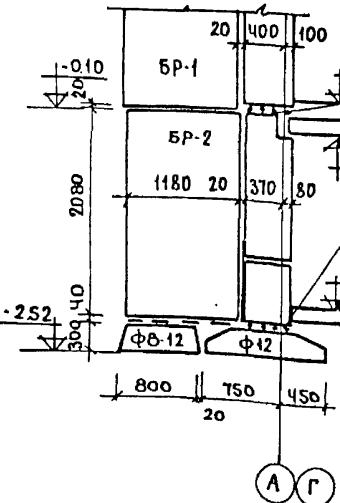
СЕЧЕНИЕ 4-4



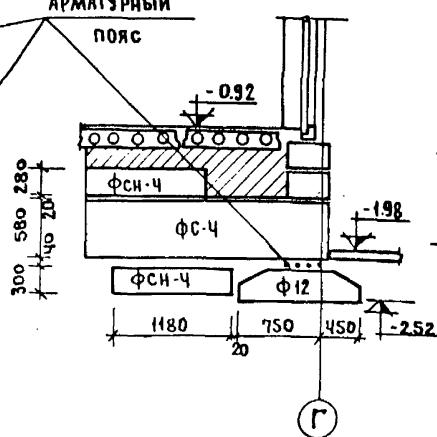
СЕЧЕНИЕ Е 5-5



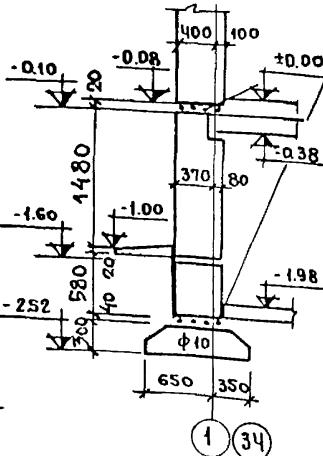
СЕЧЕНИЕ 6-6



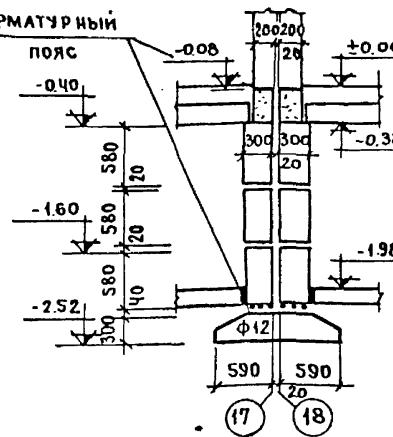
СЕЧЕНИЕ 7-Т



СЕЧЕНИЕ 8-8



СЕЧЕНИЕ 9-9



ПРИМЕЧАНИЯ:
УЛАМЕНТНЫЕ БЛОКИ УКЛАДЫ-
СЯ НА ВЫРОВНЕННУЮ ПОВЕРХНОСТЬ
АНИЯ ИЛИ ПЕСЧАНИКУЮ ПОДСЫПКУ
ИНОЙ 10СМ.

ИКАЛЬНЫЕ ШВЫ МЕЖДУ
МЕНТНЫМИ БЛОКАМИ ЗАПОЛНИТЬ
ОРОМ.

СТИКИ ФУНДАМЕНТОВ, ЗАШТРИХОВАН-
А ПЛАНЕ, ВЫПОЛНЯТЬ МОНолИТНЫМИ

ПОДСЛОЖНОСТЬ ПОДСЛОЖНОСТЬ
ТОНА М 150, АРМИРОВАТЬ БЕТКАМИ
ЧИСЛО ЗАСЫПКУ ПАЗУХ ГРУНТОМ
ЧЕНИ ТЕХНИЧЕСКОГО ПОДПОЛЯ
ЗВОДИТЬ ПРИ ПЛАНИРОВОЧ-
ОТМЕТКАХ НЕ ВЫШЕ - 1.00,
Е УСТРОЙСТВА ПЕРЕКРЫТИЯ

над подпольем. По периметру здания устраивается асфальтовая отмостка шириной не менее 80 см.

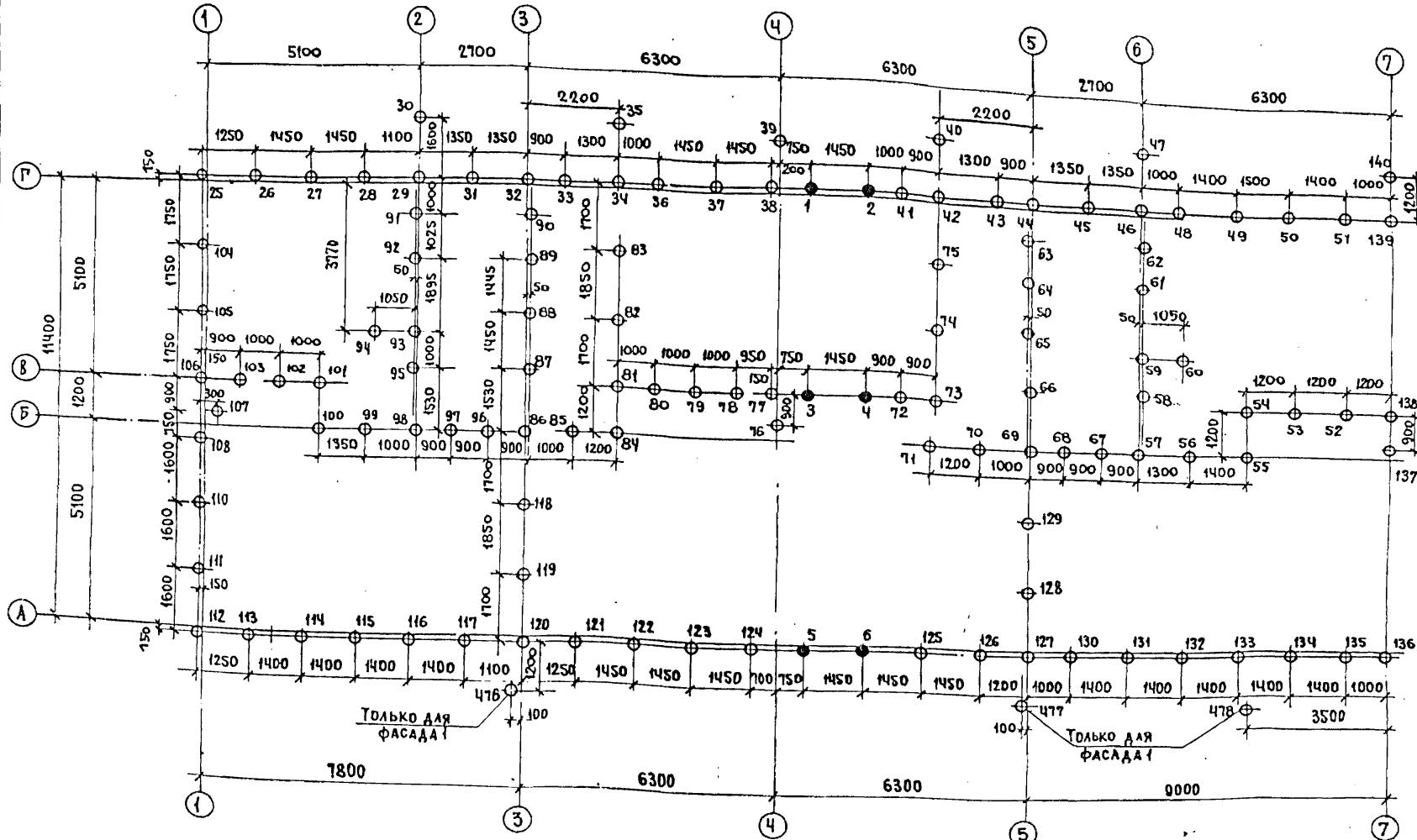
ЧИС. МАС. 5	Санишевский	РУК. ГРИНН	ПХОР
ГЛ. ИНЖ. М	ПАНКОВ	РАЗРАБОТ.	ПОЗДНЯКОВ
АРХ. ПР.	ПАЦКИН	ПРОВЕРИЛ	ПХОР

1979

СЕЧЕНИЯ ФУНДАМЕНТОВ

113-81-1 | 124 01Р. 01-1
ЦНИИЭП жилища

Лист
11

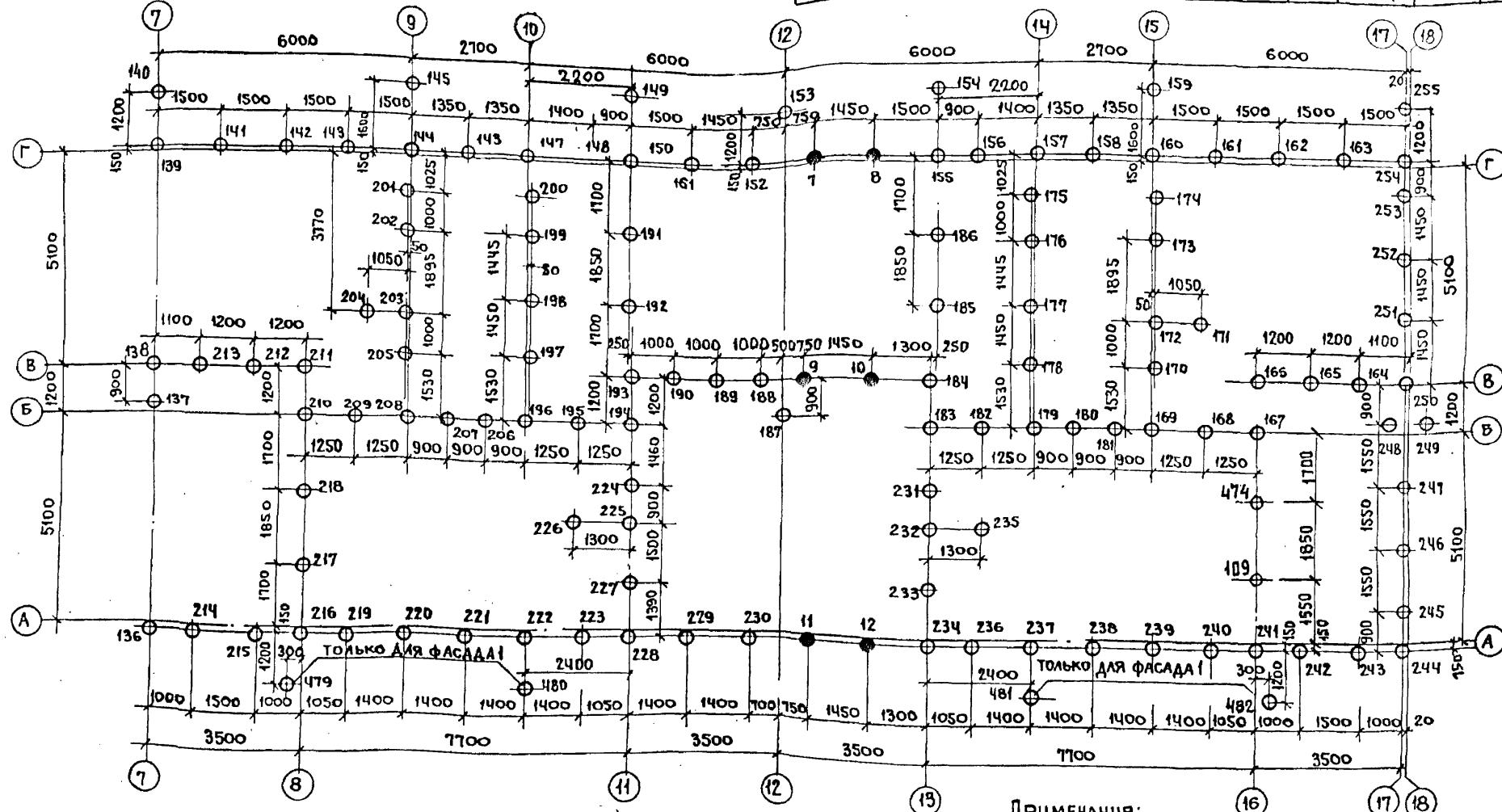


ПРИМЕЧАНИЕ: ЭКСПЛИКАЦИЮ СВАЙ СМ. АНСТ 13.

ПРИМЕЧАНИЕ: Экспликацию свай см. лист 13

ЭКСПЛЯКАЦИЯ СВАЙ НА ДОМ

Вариант фасада	УСЛОВН ОБОЗНАЧ	МАРКА СВАЙ	НОМЕРА СВАЙ	РАЗМЕРЫ		КОЛ-ВО ШТ.	ОТМЕТКИ ПОСЛЕ ЗАБИВКИ	НТИПО- ВОГОПРОЕК
				СЕЧ.ММ	ДЛИНА М			
1	○	С7-30	25÷488	300x300	7	464	-2.42	-2.67
	●	С7-30	1÷24	300x300	7	24	-3.04	-3.29
2	○	С7-30	25÷474	300x300	7	450	-2.42	-2.67
	●	С7-30	1÷24	300x300	7	24	-3.04	-3.29



ПРИМЕЧАНИЯ:

1. ФРАГМЕНТЫ ПЛАНА СВАЙНОГО ПОЛЯ ПРИ
ВАРИАНТЕ С ДВОЙНЫМ ТАМБУРОМ см. л.л. 40,41.

НАЧ.МАСТ.5 СТАНИШЕВСКИЙ
ГАИНИН, М. ПАНКОВ
ГЛ.АРХ.ПР. ПАЦКИН

РУК.ГРННК
ПРОВЕРИЛ
ФОМИЧЕВА

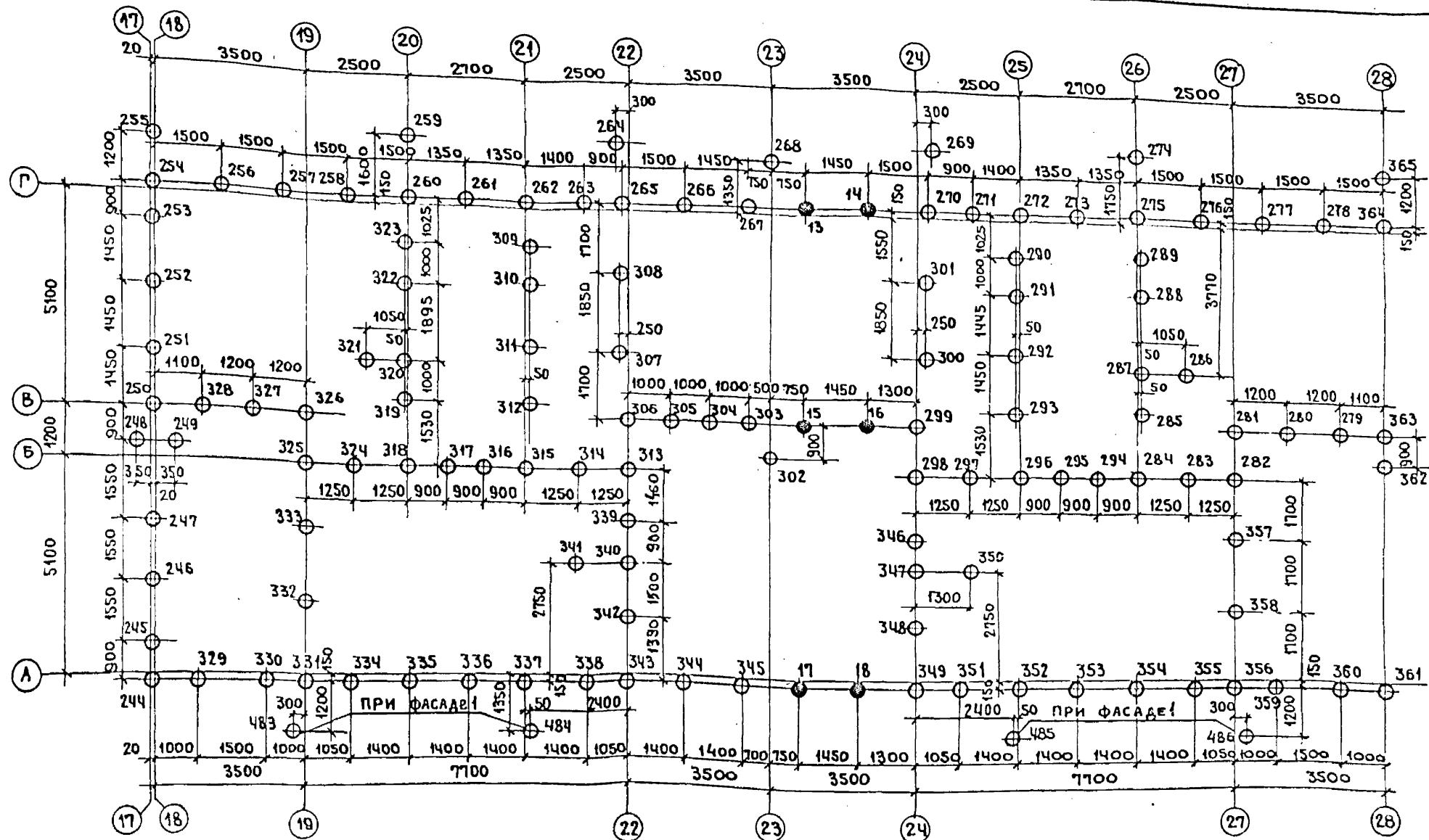
ЛХОР
ГРННК

1979

ПЛАН СВАЙНОГО ПОЛЯ
В ОСЯХ 7-17

113-81-1/1.2 Ч.01.Р.01-1
ЦНИИЭП ЖИЛИЩА
г.Москва

ЛИСТ
13



ПРИМЕЧАНИЕ: ЭКСПЛИКАЦИЮ СВАЙ СМ. ЛИСТ 13

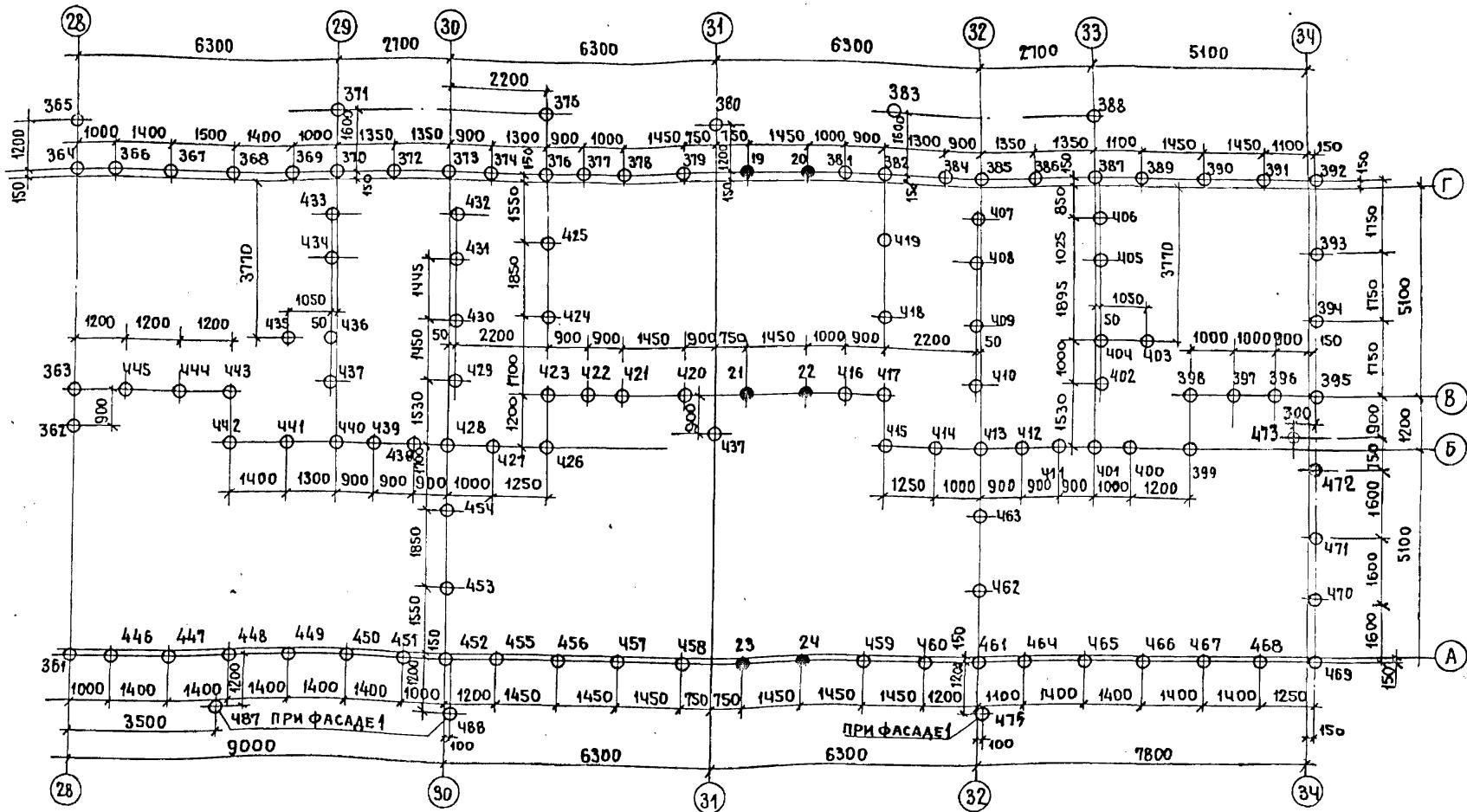
НАЧ МАСТ 5	СТАНИШЕВСКИЙ ГА ИНН, ГА АРХ. ПР.	ПАНКОВ ПАЦКИН	РУК. ГР	15/07/2016 наст штад	ПРОВЕРИЛ ПХОР	РАЗРАБОТ.	ФОМИЧЕВА ПХОР	ПОДР МК
------------	--	------------------	---------	----------------------------	------------------	-----------	------------------	------------

1979

ПЛАН СВАЙНОГО ПОЛЯ
В ОСЯХ 18-28

113-84-1124.01.Р.01-1
ЦНИИЭПЖИЛИЩА
г.МОСКВА

ЛИСТ
14



ПРИМЕЧАНИЯ: ЭКСПЛИКАЦИЮ СВАЙ СМ. ЛИСТ 13
2. ФРАГМЕНТЫ ПЛАНА СВАЙНОГО ПОЛЯ ПРИ
ВАРИАНТЕ С ДВОЙНЫМ ТАМБУРОМ СМ. А.Л. 40, 41.

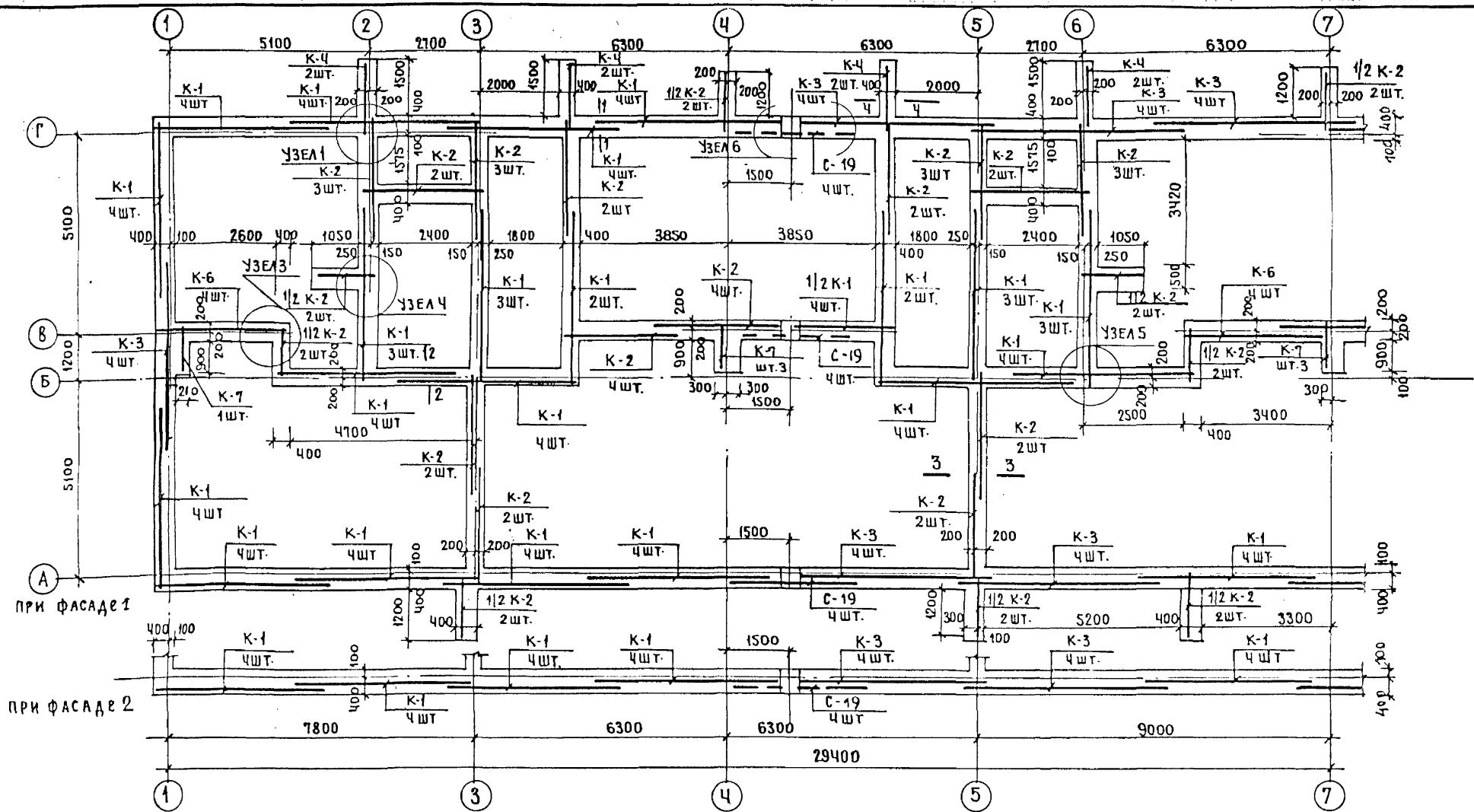
НАЧ. МАС СТАНИШЕВСКИЙ РАЗРАБОТ ФОМИЧЕВА
ГЛ. ИНН. ПАНКОВ ПРОВЕР. ПХОР
ГЛ. АРХ. ПР. ПАЦКИН
РУК. ГРНН. ПХОР

1879

1979 ПЛАН СВАЙНОГО ПОЛЯ
в осях 28-34.

113-81-1/124.01. Р.01-

Лист
15



СПЕЦИФИКАЦИЯ

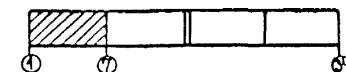
МАРКА	КОЛ. ШТ.	МАССА КГ	КАРКАСОВ (ПРИФАС.)				
			МАССА КГ	КОЛ. ШТ.	МАССА КГ		
K-1	72	9.93	715.0	K-7	7	2.61	18.3
K-2	36	6.99	251.6	1/2 K-1	16	4.97	79.5
K-3	24	11.31	271.4	1/2 K-2	18	3.5	63.0
K-4	8	4.42	35.4	K-6	8	7.86	62.9

РАЗДАРОВ МАТЕРИАЛОВ

Наименование	Объем м ³
Бетон	36.9
M-200	36.2

ПРИМЕЧАНИЯ:

- 1 УЗЛЫ И СЕЧЕНИЯ СМ. АЛЬБОМ ЧАСТЬ 9 РАЗДЕЛ 9.1-Ч
2. СТИКИ СВАРНЫХ КАРКАСОВ ДОЛЖНЫ РАСПОЛОГАТЬСЯ ВРАЗБЕЖКУ
- 3 СТИКИ СВАРНЫХ КАРКАСОВ ДОЛЖНЫ ИМЕТЬ АЛИНУ ПЕРЕПУСКА (НАХЛЕСТКИ) НЕ МЕНЕЕ 65 см.
- 4 ЦИФРЫ, СТОЯЩИЕ В ЗНАМЕНИТЕЛЕ ОТНОсятся К ФАСАДУ 2.
5. ФРАГМЕНТЫ ПЛАНА РОСТВЕРКА ПРИ ВАРИАНТЕ С АВОЙНЫМ ТАМБУРОМ СМ. Л.Л. 42, 43



ЧИСЛО РОДА В.К.
Золотова
1/100

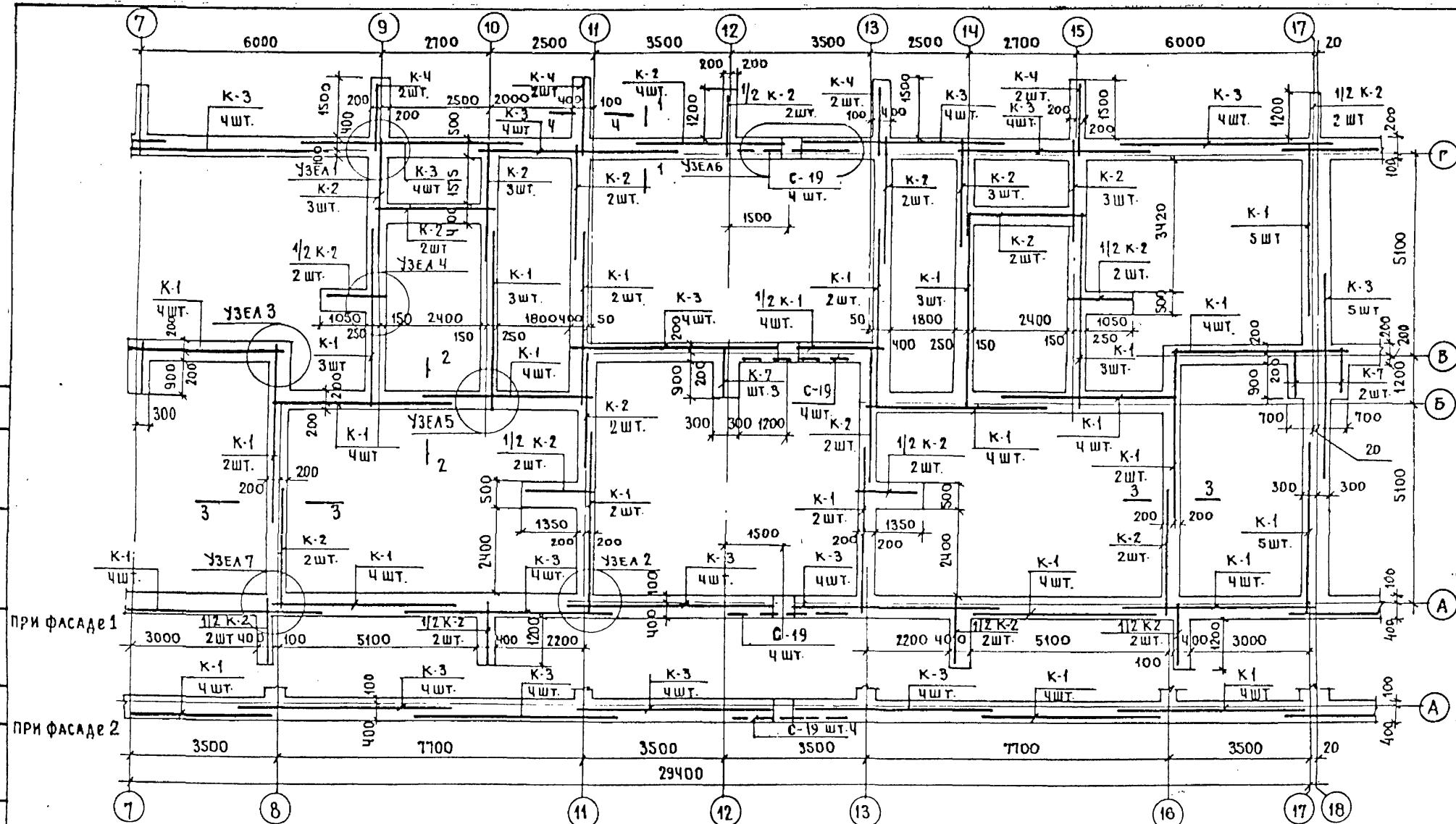
РАЗРАБОТКА Фомичева
ПРОВЕРИЛ ПХОР

Фомичева
ПХОР

1979

ПЛАН РОСТВЕРКА В
ОСЯХ 1-7

113-81-1 / 1.24.01. Р.01-1
ЛИСТ
ЦНИИЭП ЖИЛИЩА
Г. МОСКВА
16

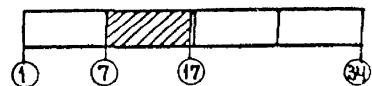


СПЕЦИФИКАЦИЯ КАРКАСОВ			
МАРКА	КОЛ-ВО ШТ.	МАССА КГ/ШТАКИ	МАССА КГ/ШТАКИ
K-1	74	9.93	734.8
K-2	32	6.99	223.7
K-3	49	11.31	554.2
K-4	8	4.42	35.4
K-7	7	2.61	18.3
1/2 K-1	16	4.97	79.5
1/2 K-2	20/42	3.5	70.0 42.0

РАСХОД МАТЕРИАЛОВ	
Наименов.	Объем м ³
Бетон М 200	39.9 / 38.9

ПРИМЕЧАНИЯ

{ УЗЛЫ И СЕЧЕНИЯ СМ. АЛЬБОМ ЧАСТЬ 9, РАЗДЕЛ 9, 1-Ч
2. Стыки сварных каркасов должны
располагаться вразбежку.
3. Стыки каркасов должны иметь длину
перепуска (нахлестки) не менее 65 см.
4. Цифры стоящие в знаменателе относятся
к фасаду 2



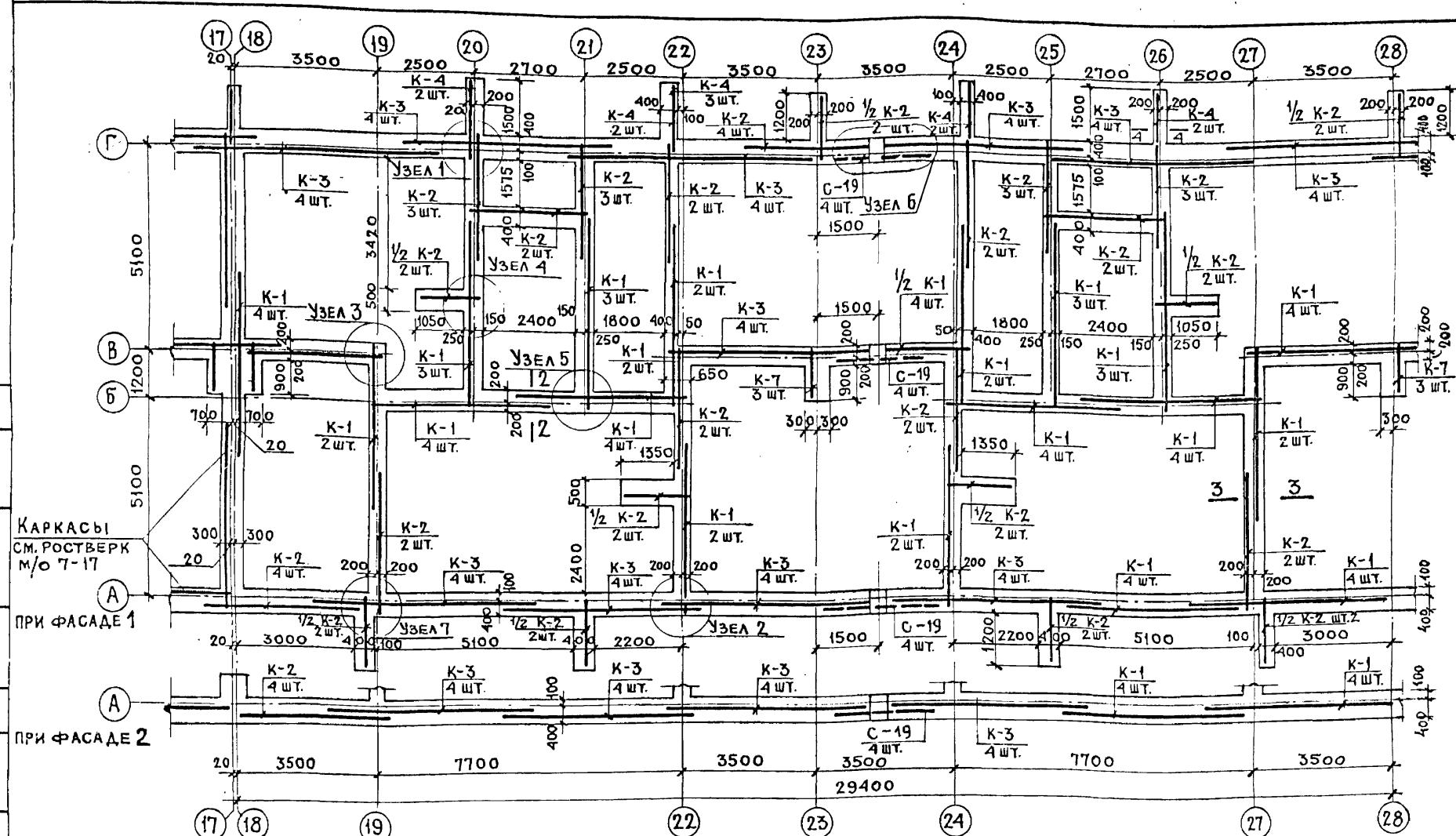
НАЧ.МАСТС	СТАНИШЕВСКИЙ	Б.Н.	РАЗРАБОТ	ФОМИЧЕВА	Б.Н.
ГЛАИНН.М.	ПАНКОВ	Б.Н.	ПРОВЕРИЛ	ПХОР	Б.Н.
ГЛАРХ ПР.	ПАЦКИН	Б.Н. -			
РУК.ГР.ИНН.	ПХОР.	Б.Н.			

1975

ПЛАН РОСТВЕРКА
ОСЯХ 7-17

113-81-1|1.2 Ч.01 Р.01-1
ЧНИИЭП ЖИЛИЩА
г.МОСКВА

Лист
17



Спецификация каркасов

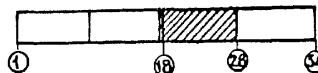
МАРКА	КОЛ. ШТ.	МАССА - КГ И МАРКИ ОБЩАЯ	МАРКА	КОЛ. ШТ.	МАССА - КГ И МАРКИ ОБЩАЯ
K-1	56	9,93 556,1	K-7	6	2,61 15,7
K-2	36	6,99 251,6	1/2 K-1	16	4,97 79,5
K-3	44	11,31 491,6	1/2 K-2	20/12	3,5 70 42,0
K-4	8	4,42 35,4			

Расход материалов

Наименов.	Объём м ³
БЕТОН М-200	39,9/ 38,9

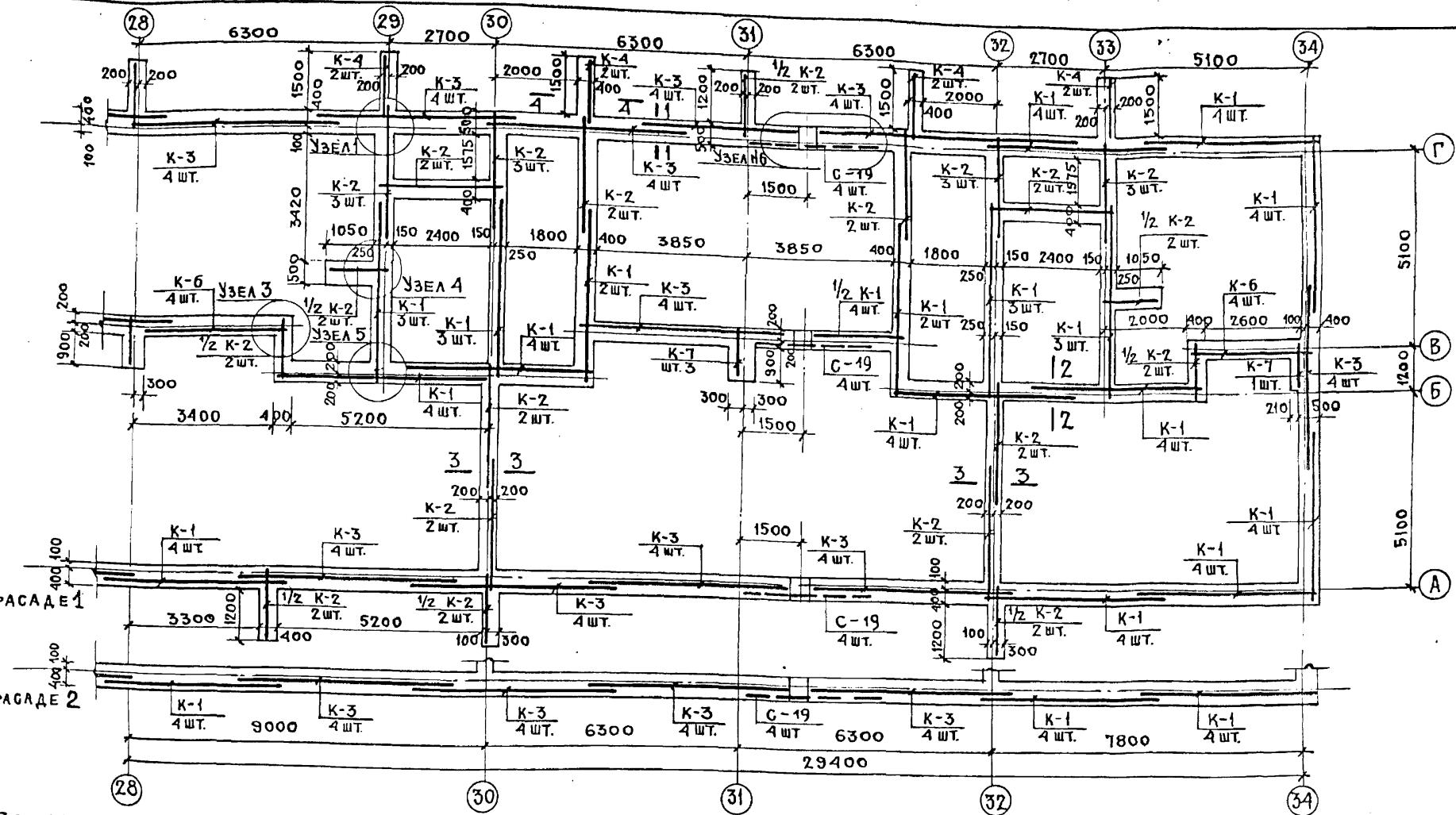
ПРИМЕЧАНИЯ:

1. УЗЛЫ И СЕЧЕНИЯ СМ. АЛЬБОМ ЧАСТЬ 9 РАЗДЕЛ 9.1-4
 2. СТЫКИ СВАРНЫХ КАРКАСОВ ДОЛЖНЫ РАСПОЛАГАТЬСЯ В РАЗБЕЖКУ.
 3. СТЫКИ КАРКАСОВ ДОЛЖНЫ ИМЕТЬ ДЛИНУ ПЕРЕПУСКА /НАХЛЕСТКИ/ НЕ МЕНЕЕ 65 см.
 4. ЦИФРЫ, СТОЯЩИЕ В ЗНАМЕНАТЕЛЕ относятся к фасаду 2.



ПЛАН РОСТВЕРКА
в осях 18-28

113-81-1/1.2 ч. 01 Р. 01-1



СПЕЦИФИКАЦИЯ КАРКАСОВ (ПРИ ФАС. 1)

МАРКА	КОЛ. ШТ.	МАССА - КГ	ИМЯРКИ ОБЩАЯ
K-1	60	9,93	595,8
K-2	24	6,99	167,8
K-3	44	11,31	497,6
K-4	8	4,42	35,4

РАСХОД МАТЕРИАЛОВ

НАИМЕНОВАНИЕ	ОБЪЕМ м ³
БЕТОН	36,9 / 36,2
K-200	

ПРИМЕЧАНИЯ:

- УЗЛЫ И СЕЧЕНИЯ СМ. АЛЬБОМ ЧАСТЬ 9 РАЗДЕЛ 9.1-4
- СТИКИ ОВАРНЫХ КАРКАСОВ ДОЛЖНЫ РАСПОЛАГАТЬСЯ ВРАЗБЕЖКУ.
- СТИКИ СВАРНЫХ КАРКАСОВ ДОЛЖНЫ ИМЕТЬ ДЛИНУ ПЕРЕПУСКА (НАХЛЕСТКИ) НЕ МЕНЕЕ 65 см.
- ЦИФРЫ, СТОЯЩИЕ В ЗНАМЕНАТЕЛЕ, ОТНОсятся К ФАСАДУ 2.

НАЧ. МАСТ. 5 СТАНИШЕВСКИЙ
ГАЛ. ПРОВЕРКА ПАНКОВ
ГАРХ. ПР. ПАЦКИН
РУХГРИНЖ. ПХОР

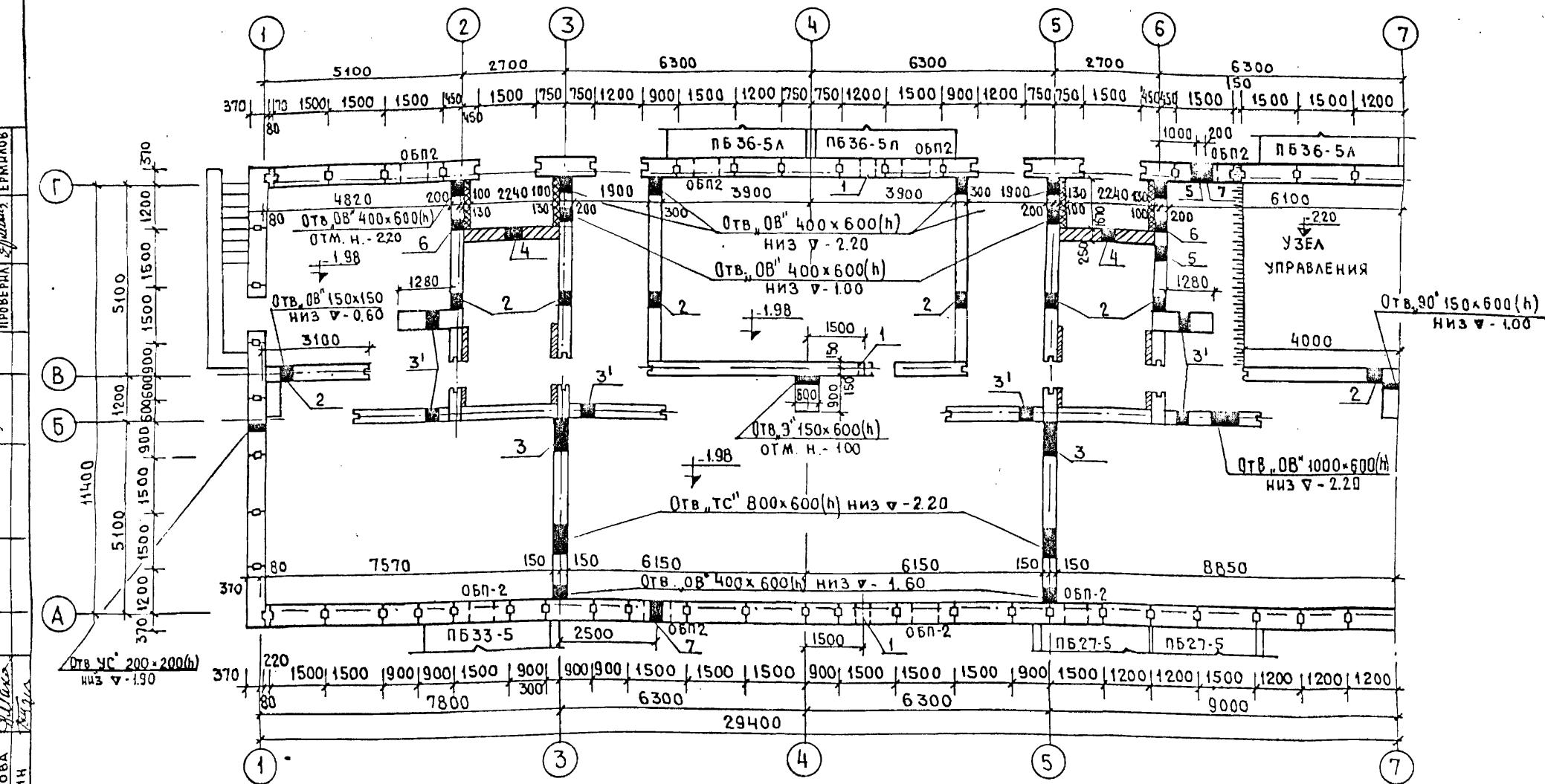
РАЗРАБОТАЛ ФОМИЧЕВА
ПРОВЕРКА ПХОР

1979

ПЛАН РОСТВЕРКА В
ОСЯХ 28-34

113-81-1/1.2 ч. 01 р. 01-1
ЦНИИЭП ЖИЛИЩА
г. МОСКВА

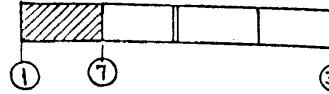
Лист 19



Ч СЛОВНЫЕ ОБОЗНАЧЕНИЯ

- | | |
|---|--|
| 1 - ОТВ. "К" 400x600(н) НИЗ σ -2.84 | 4 - ОТВ. "К" 400 x 400 (н) НИЗ σ -1.40 |
| 2 - ОТВ. "К" 400x600(н) НИЗ σ -2.20 | 5 - ОТВ. "ВД" 400 x 400 (н) НИЗ σ -0.90 |
| 3 - ОТВ. "В" 900x300(н) НИЗ σ -0.80 | 6 - ОТВ. "В" 300 x 200 (н) НИЗ σ -0.90 |
| 3' - ОТВ. "В" 300x600(н) НИЗ σ -1.00 | 7 - ОТВ. "ПК" 300 x 400 (н) НИЗ σ -0.90 |

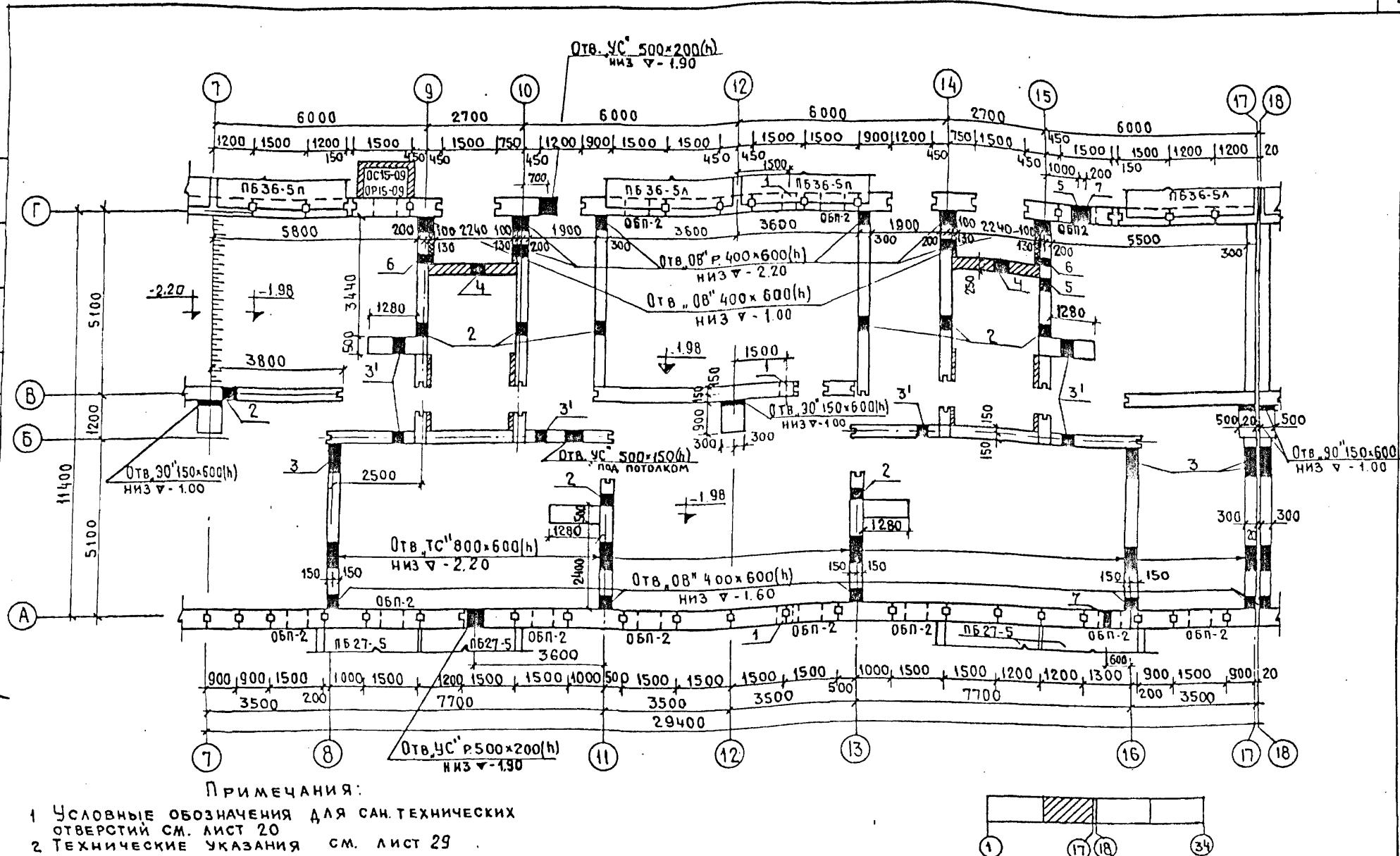
ПРИМЕЧАНИЕ. ① ⑦ ⑩
ФРАГМЕНТЫ ПЛАНА ПОДПОЛЬЯ ПРИ ВАРИАНТЕ С ДВОЙНЫМ ТАМБУРОМ СМ. А.Л. 44, 45.



197 ПЛАН ПОДПОЛЬЯ В ОСЯХ 1-7

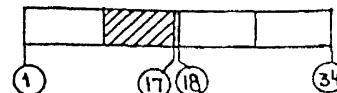
113-81-1112 Ч.01.Р.01-1
ЦНИИЭП жилища
г. Москва

Лист
20

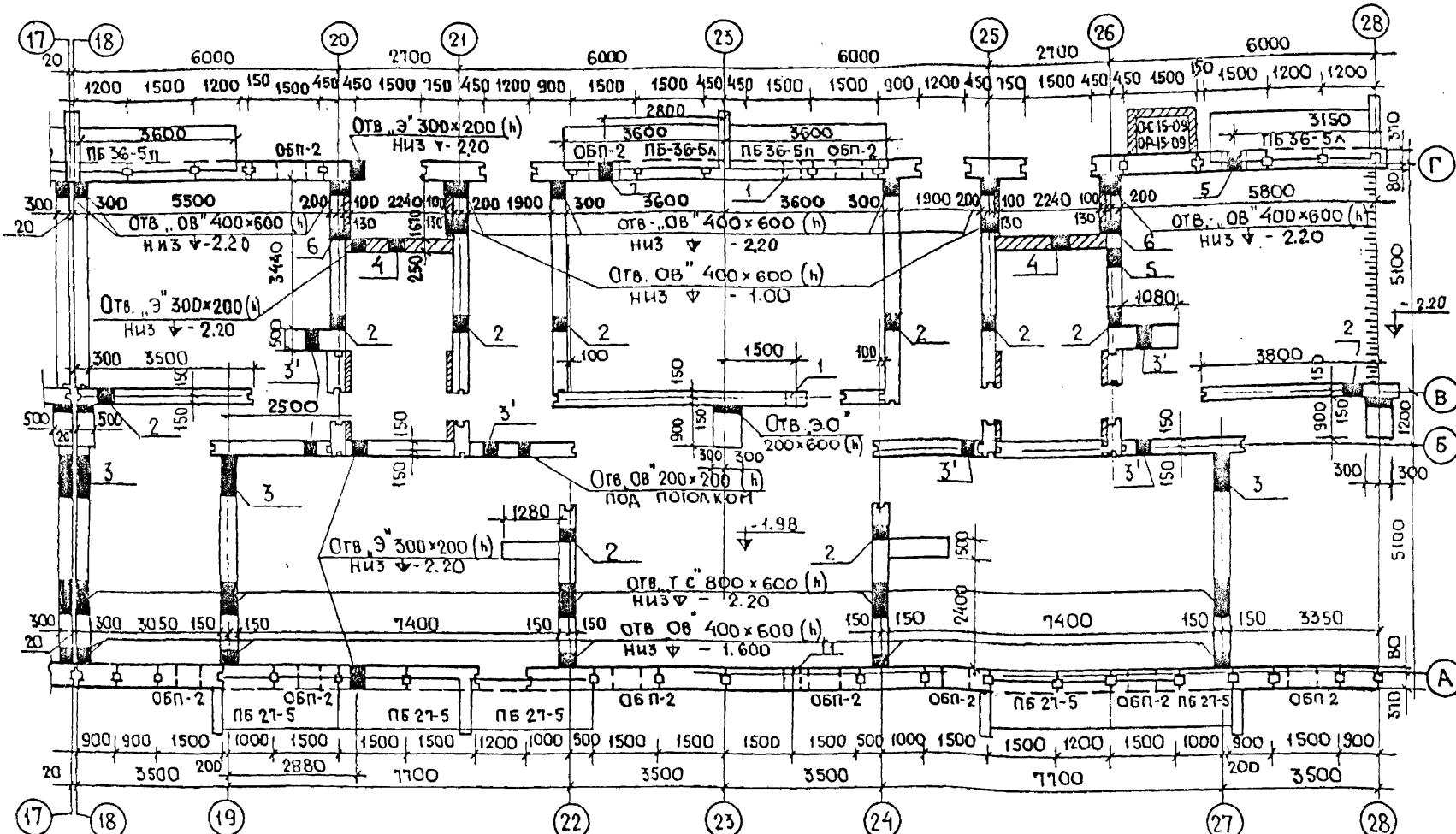


ПРИМЕЧАНИЯ:

1 УСЛОВНЫЕ ОБОЗНАЧЕНИЯ ДЛЯ САН. ТЕХНИЧЕСКИХ
ОТВЕРСТИЙ СМ. ЛИСТ 20
2 ТЕХНИЧЕСКИЕ УКАЗАНИЯ СМ. ЛИСТ 29



НАЧ.МАСЛ СТАНИШЕВСКИЙ	РУК.ГР.ИНЖ ПХОР	РУК.ГР.ИНЖ ПХОР	ПХОР	РАЗРАБОТАЛ БАЗАНОВА	ПРОВЕРИЛ ПХОР	1979	ПЛАН ПОДПОЛЬЯ В ОСЯХ 7-17	113-81-1/1.2 ч.01 р.01-1	ЛИСТ 21
ГАННЖМКС ПАНКОВ	РУК.	РАЗРАБОТАЛ	БАЗАНОВА	План				ЦНИИЭП жилища	
Г.АРХ.ПР. ПАЦКИН	План	ПРОВЕРИЛ	ПХОР	План			г. Москва		



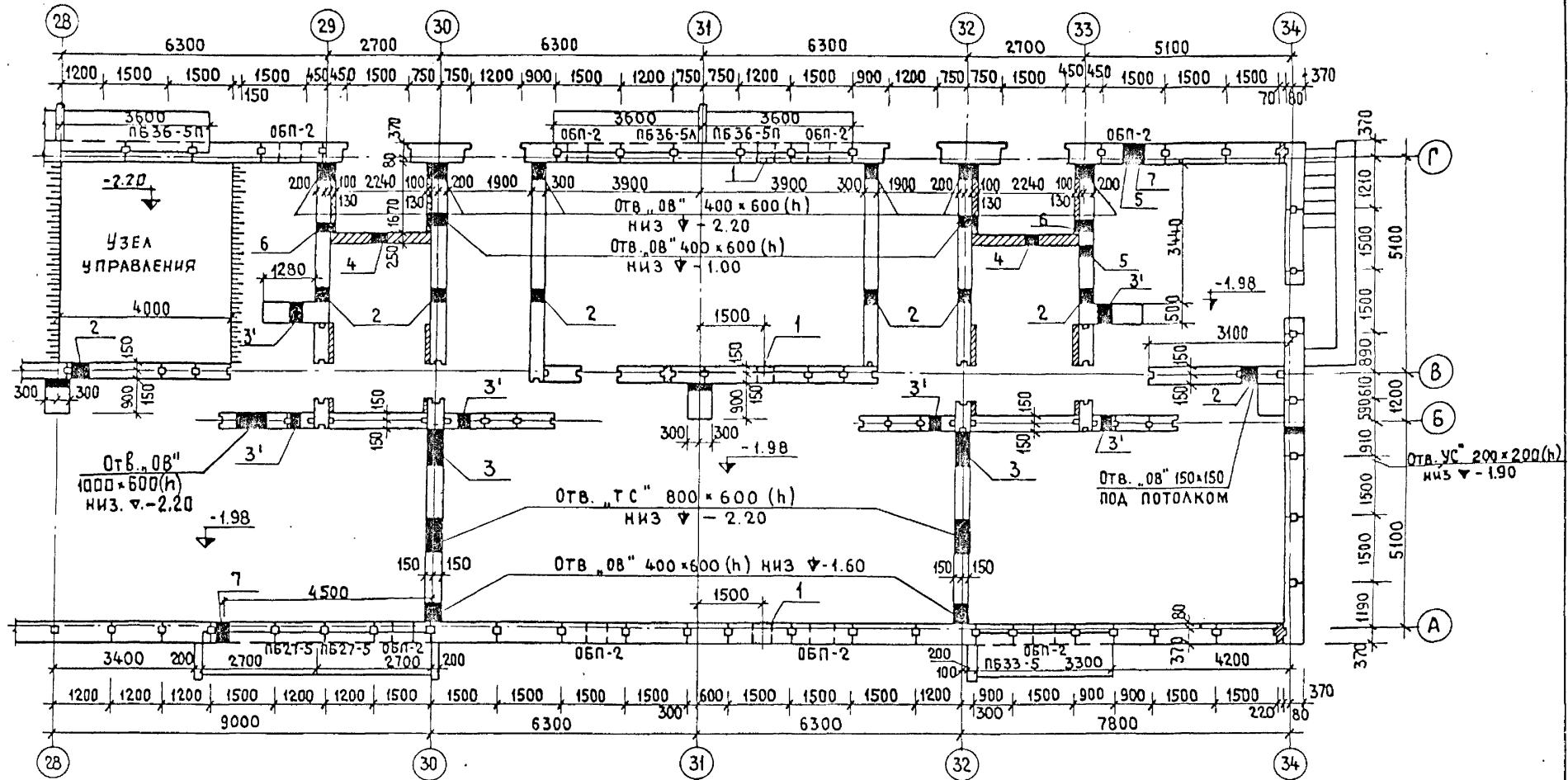
Примечания:

1. Технические УКАЗАНИЯ см. лист № 29
2. Условные обозначения для сан. технических отверстий см. лист 20



1979

ПЛАН ПОДПОЛЬЯ В
осях 18-28113-81-1/1.2 4.01. р.01-1
ЦНИИЭП Жилища
г. МоскваЛист
22

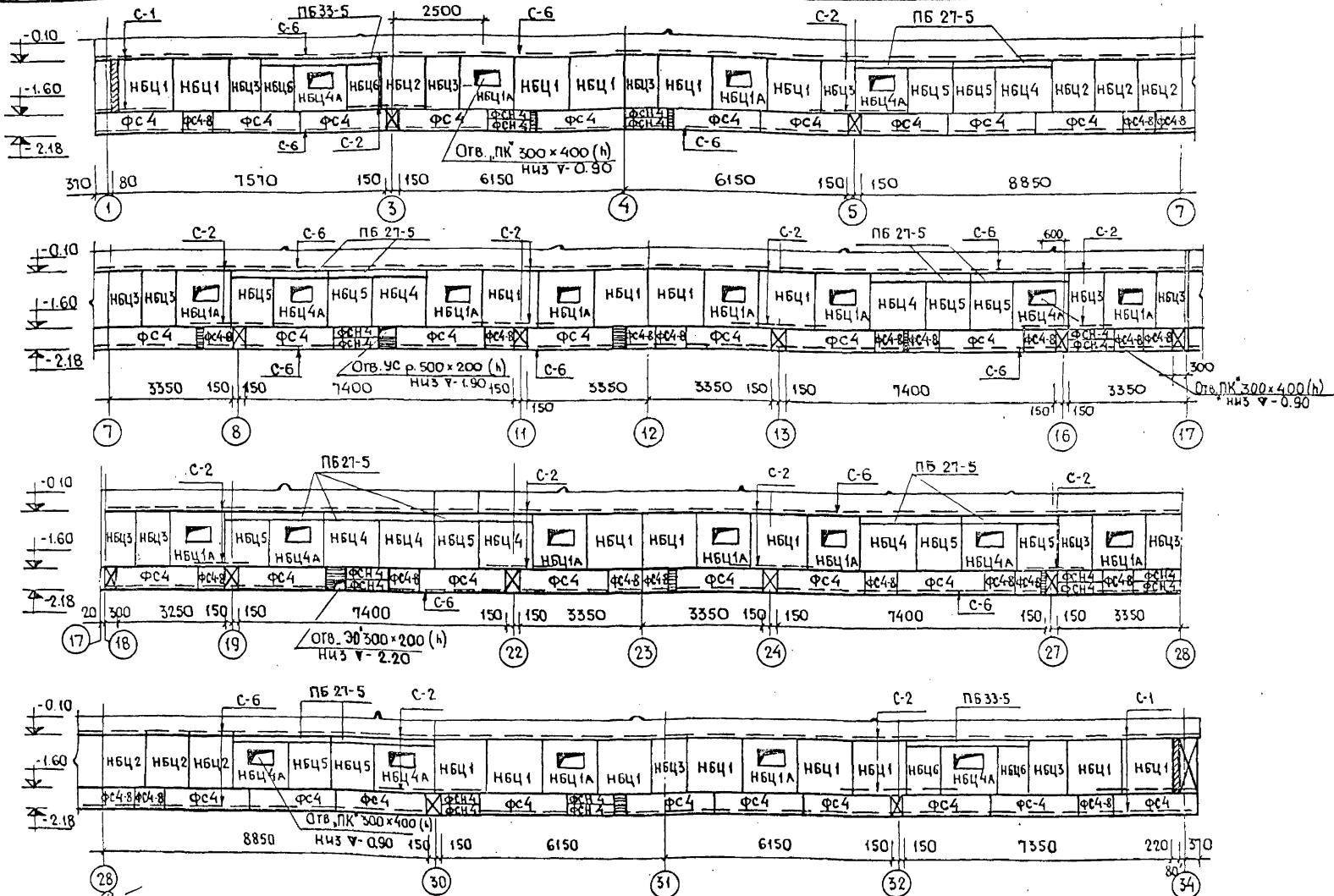


НАЧ. МАСТ. 5	Станишевский	Рук. ГР. инж. Пхор
Д. ИНЖ. МАС	Панков	РАЗРАБОТ. Фомичева
Д. АРХ. ПР.	Пацкин	ПРОВЕРИЛА Пхор

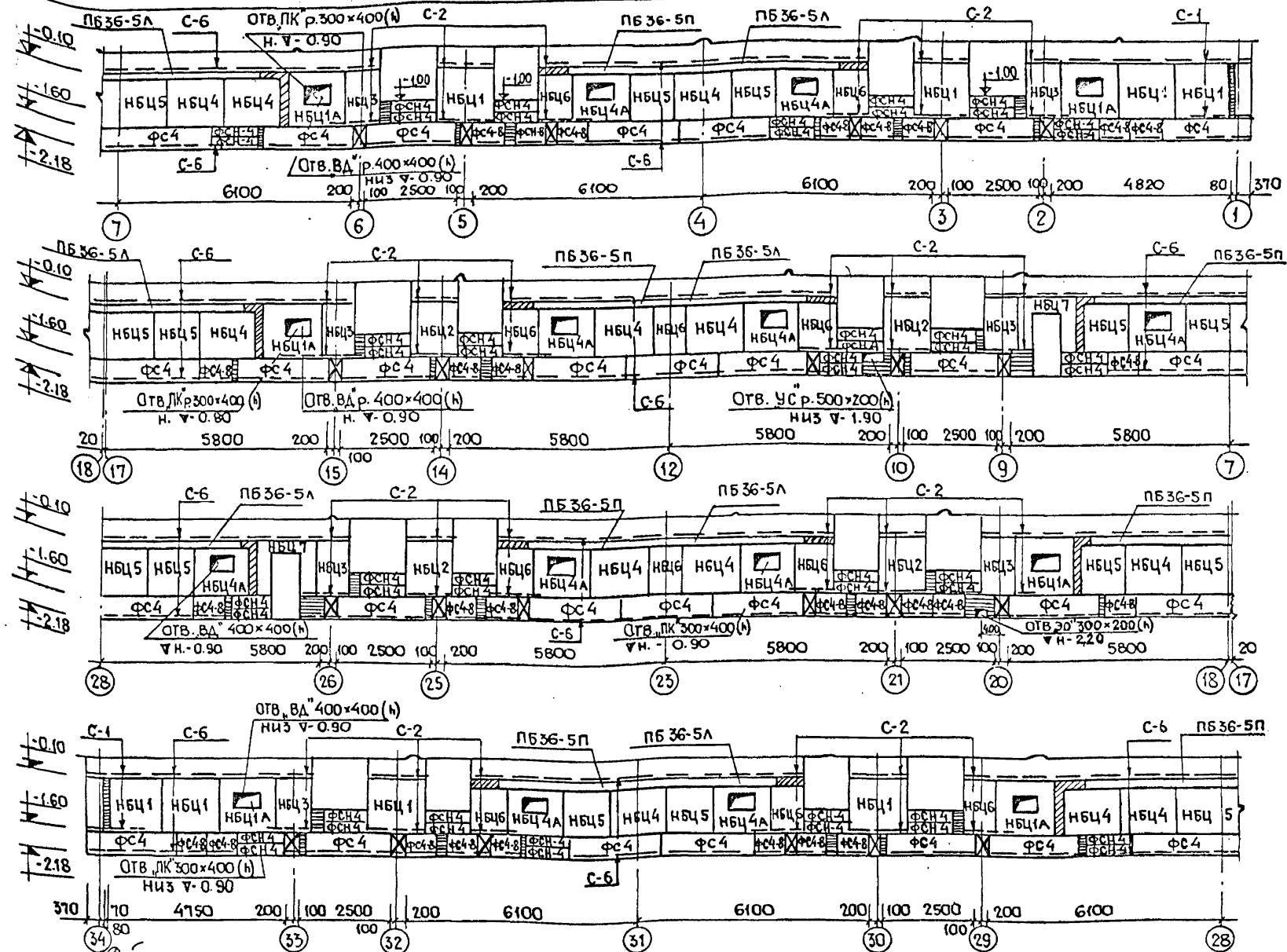
1979

План подполья в осиях 28-34

 113-81-1/124.01 Р.01-1
 ЦНИИЭП жилища
 г. Москва
Лист
23



НАЧ. МАСТР	СТАНИЦЕВСКИЙ	Разработ.	БАЗАНОВА	1979	Развертка наружной стены по оси А	113-81-1/1.2 ч. 01 р. 01-1	Лист
ГЛАВН. ИНЖ. ПАНКОВ	Панков	Проверил	Лхор.				
ГЛАВН. ПР. ПАЦКИН	Пацкин						
РУК. ГРУППЫ	Лхор						24



НАУЧ. МАСТ І СТАНІСЛАВСКИЙ РАЗРАБОТАН

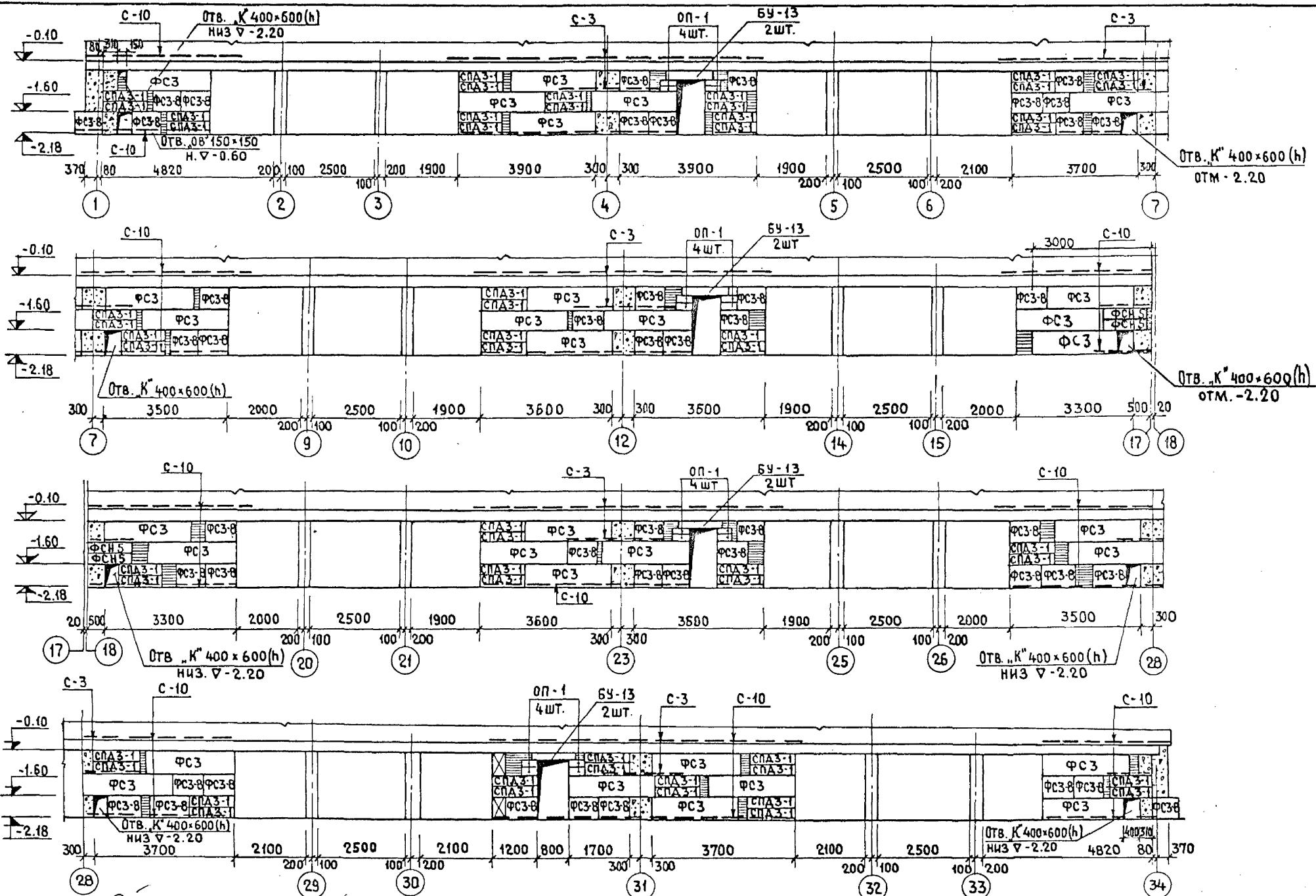
БАЗАНОВА Наталия

1000

РАЗВЕРТКА НАРУЖНОЙ СТЕНЫ ПО ОСИ Г

113-81-1 (1B "81-81-1

ЦНИИЭП жилища
г. МОСКВА



НАЧ. МАСТ. 5	СТАНИ
Г. ИНЖ. М.	ПАН
Г. АРХ. ПР.	ПАЦ
РЧК. ГР. ИНЖ.	ПХО

ШЕВСКИЙ Георгий
КОВАЛЕВ
ХИН Михаил
Р

РАЗРАБОТ. ПОЗДН
ПРОВЕРКА БАЗАМ

ЯКОВ
НОВА

1

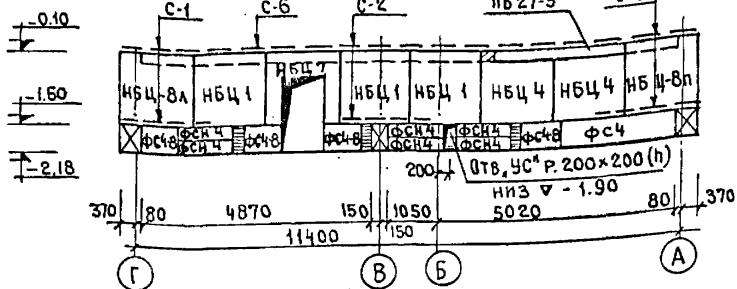
979

РАЗВЕРТКА ВНУТРЕННЕ СТЕНЫ ПО ОСИ В

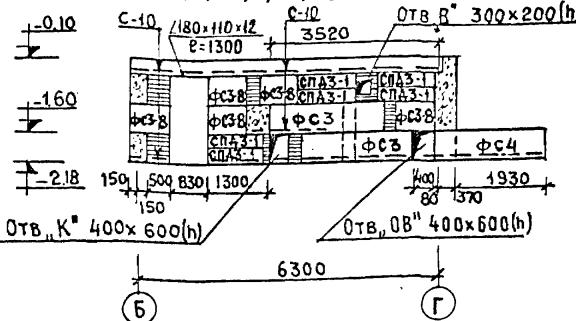
й 113-81-1/1.2 ч. 01 Р.01-
ЦНИИЭП жилища
г. МОСКВА

-1 АНСТ
27

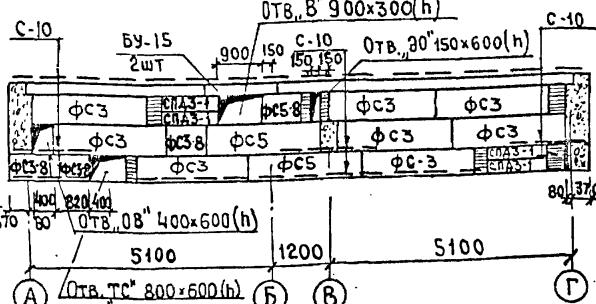
Развертка торцевых стен по осям 1,34



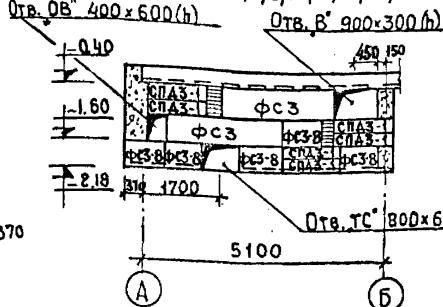
РАЗВЕРТКА СТЕН ПО
ОСЯМ 2,9,20,29



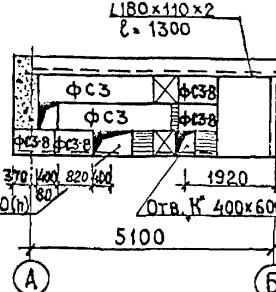
Развертка стены по осям 17, 18



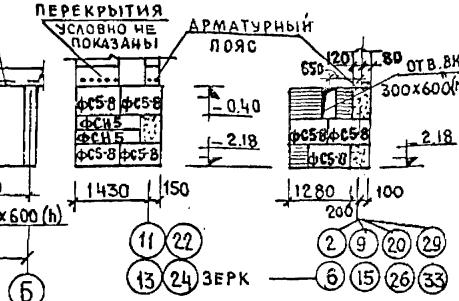
РАЗВЕРТКИ СТЕН
ПО ОСЯМ 3,5,8,16,19,27,30,32



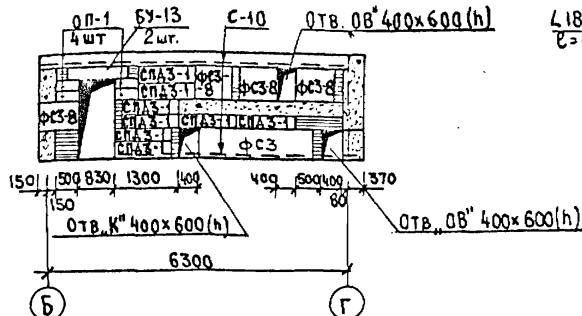
РАЗВЕРТКИ СТЕН
ОСЯМ 11, 13, 22, 24



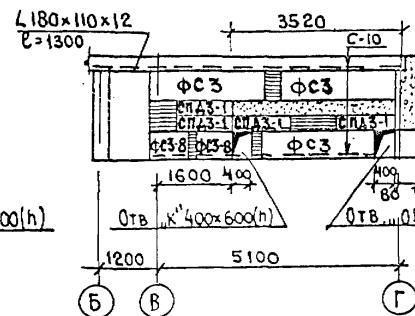
по РАЗВЕРТКИ СТЕН ПОД
ВЕНТБЛОКИ



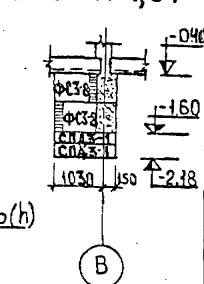
РАЗВЕРТКА СТЕН ПО ОСЯМ
3, 5, 10, 14, 21, 25, 30, 32



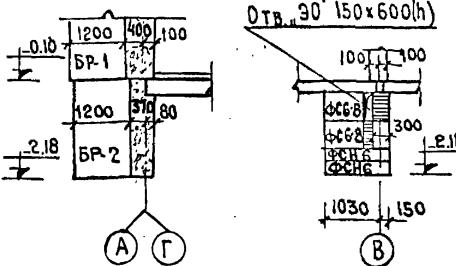
РАЗВЕРТКА СТЕН ВЕСТИБЮЛЯ



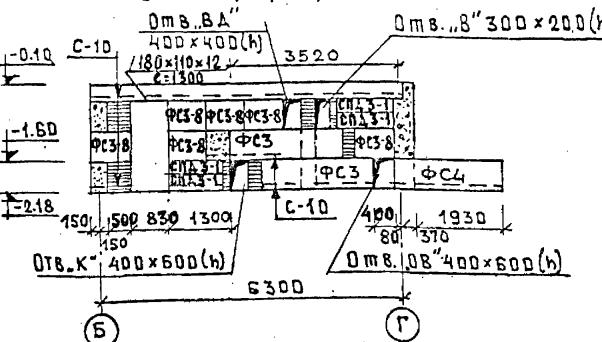
РАЗВЕРТКА СТЕНЫ ПО ОСЯМ 1.34



РАЗВЕРТКА ПОД РАЗДЕЛИ- РАЗВЕРТКА СТЕН
ТЕЛЬНУЮ СТЕНКУ БАЛКОНОВ ПО ОСЯМ 4,7,12,23,28,
31.



РАЗВЕРТКА СПЕХ ПО
ДСЯМ 6, 15, 26, 33



НАЧ.МАСТ.5 ГТ
ГЛ.ИИЖ.М.5 П
ГЛ.АРХ.ПР П
РУХ.ГР.ИИЖ П

ШЕВСКИЙ	<i>П.Н.</i>	РАЗРАБОТ.	БАЗАНОВА	<i>Н.Гордеев</i>
КОВ	<i>Н.М.</i>	ПРОВЕРИЛ	ПХОР	<i>Д.Н.</i>
КИН	<i>Н.Гордеев</i>			
Р	<i>Д.Н.</i>			

1970

РАЗВЕРТКИ ПОПЕРЕЧНЫХ СТЕН

ЦНИИЭП жилища
г. Москва

Лист
28

Технические указания.

Стены подполья монтируются из бетонных блоков сплошного сечения по ГОСТ 13579-78.

В проекте разработаны планы подполья для наружных стен надземных этажей толщиной 400, 500, 600 мм. Раскладка блоков дана для толщины наружных стен 500 мм. При толщине наружных стен 400, 600 мм блоки стен подполья должны быть соответственно заменены.

Кладку стен из бетонных блоков вести на цементном растворе М-50 стяжательным заполнением вертикальных швов /шпонок/ бетоном марки 150.

Участки кирпичных стен и местные заделки выполнять из полнотелого глиняного кирпича М-100 на растворе М-50. Марки материалов даны для летних условий.

Стены подполья армируются в 2-х уровнях на отм. -0.10 и -2.22 арматурными поясами в слое цементного раствора. В углах и пересечениях стен уложить сварные сетки в цементном растворе /см. Альбом часть 10 разд. 10.9-5/. Над сантехническими отверстиями в кирпичной кладке шириной более 250 мм проложить 4 ф6А-1 мм с заведением концов в кладку на 250 мм.

После монтажа труб инженерного оборудования отверстия, оставленные в стенах для их пропуска, заделать бетоном М-150.

По периметру всех стен в уровне верха фундаментных плит выполнить горизонтальную гидроизоляцию из цементного раствора состава 1:2 толщиной 20 мм.

Наружные стены, соприкасающиеся с грунтом, до отм. -0.92 обмазать горячим битумом за 2 раза.

Перекрытия над подпольем

Укладку панелей перекрытий на стены производить по свежевыложенному слою цементного раствора с стяжательной заделкой швов и установкой анкерных связей. Анкерные связи сваривать при плотном зацеплении за монтажные петли /см. раздел 9.1-4, л. 2/ с последующей заделкой всех металлических элементов цементным раствором марки "50" слоем 30 мм. Детали см. серия 2.130-1, в. 2, листы 5, 6, 7.

В швах между кладкой и продольными гранями панелей, а также между торцами панелей и кладкой стен проложить пакеты из минерального войлока /см. раздел 9.1-4 лист 2/.

Пустоты торцов панелей, опирающихся на стены, должны быть заделаны в заводских условиях бетонными вкладышами. В случае поступления панелей с незаделанными торцами их необходимо заделать бетоном в построенных условиях.

Необходимо для пропуска коммуникаций отверстия в панелях сверлить по месту, не нарушая несущих ребер панелей, с последующей их заделкой цементным раствором марки "100" или бетоном марки не ниже "150".

Укладку панелей в вестибюлях и лестничных клетках вести по листам 30, 31, 32, 33.

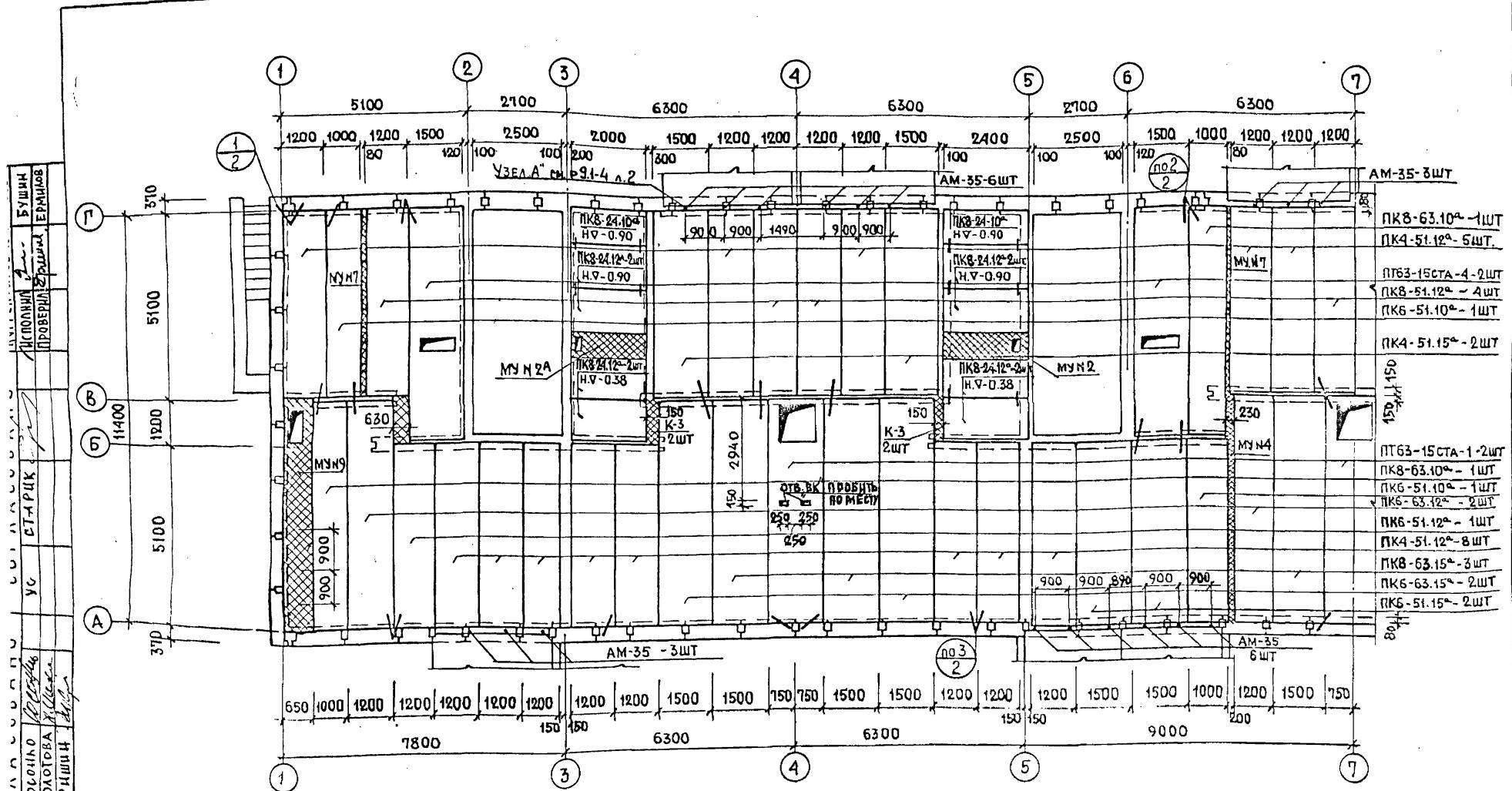
На перекрытия допускается установка только легкобетонных сантехкабин с объемным весом бетона не более 1400 кг/м³.

НАЧ. М.С. СТАНИШЕВСКИЙ	16	РУК. ГРННН	ПХОР	272		
ГЛ.ИНЖ. М. ПАНКОВ	Ред					
ГЛАРХ.ПР. ПАЦКИН	Иван	ПРОВЕРИЛ	БАЗАНОВА	Иванова		

1979

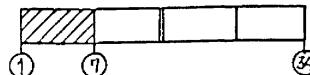
Технические указания

113-81-1/124.01, Р.01-1	лист
ЦНИИЭП жилища г. Москва	29

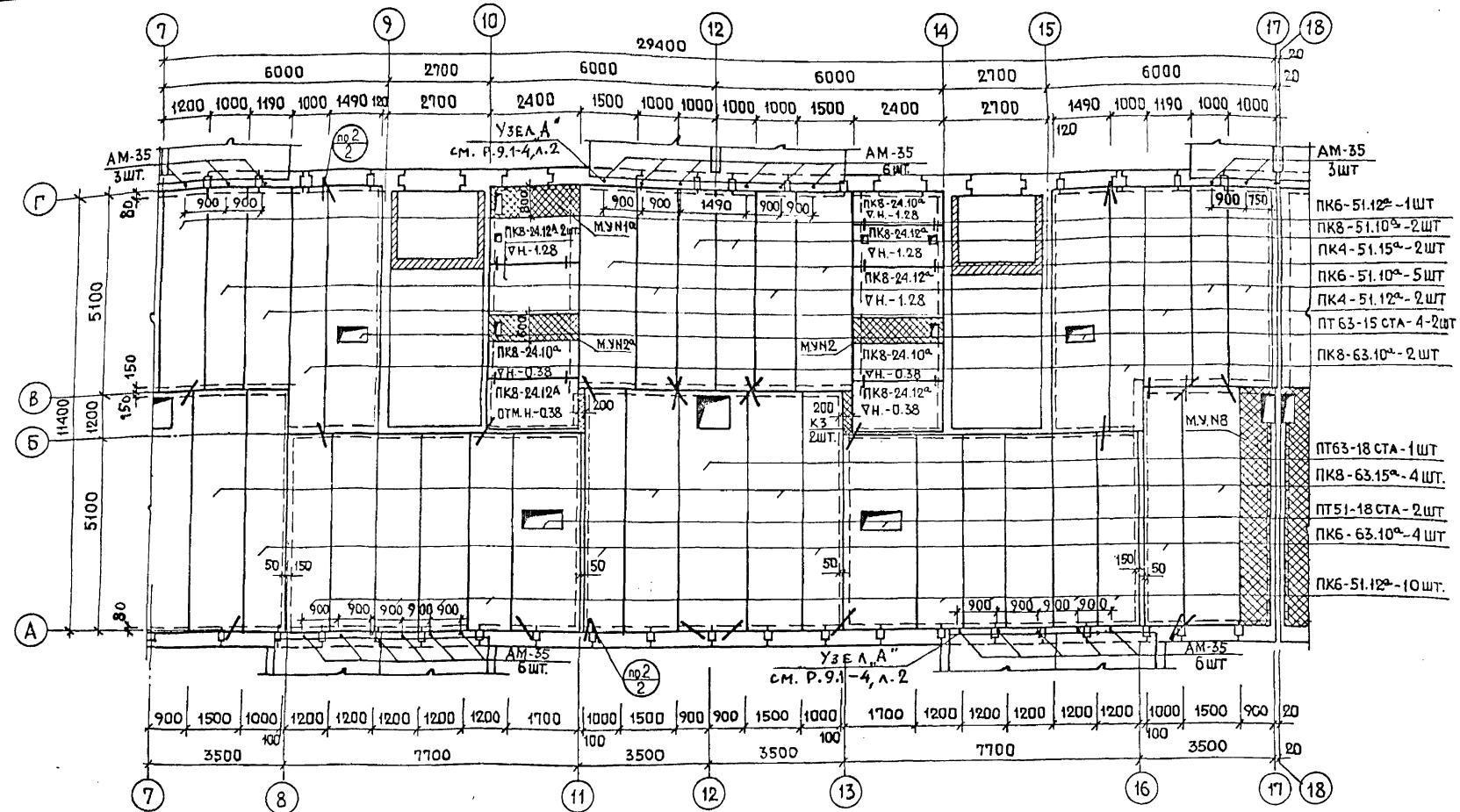


ПРИМЕЧАНИЯ:

1. ТЕХНИЧЕСКИЕ УКАЗАНИЯ СМ. ЛИСТ 29.
 2. МОНОЛИТНЫЕ УЧАСТКИ РАЗРАБОТАНЫ
В ЧАСТИ 9, РАЗДЕЛ 9.1-4, Ч. 9/82, Р. 9.2-4/82
 3. УЗЛЫ СМ. Ч. 9 Р. 9.1-4.



Нач. мас. 5	СТАНИШЕВСКИЙ	Рук. ГРННЖ	ПХОР	ПОЗДНЯКОВ	План перекрытия над подпольем в осах 1-7	113-81-1/1.2 4.01., Р.01-1	Лист
Г. инж. М.	ПАНКОВ	РАЗРАБОТАЛ	ПОЗДНЯКОВ	План перекрытия над подпольем в осах 1-7	113-81-1/1.2 4.01., Р.01-1	ЦНИИЭП Жилища	
Г. АРХ. ПР.	ПАЦКИН	ПРОВЕРИЛ	ПХОР	План перекрытия над подпольем в осах 1-7	113-81-1/1.2 4.01., Р.01-1	г. Москва	
				1979			30



ПРИМЕЧАНИЯ:

1. УЗЛЫ см. 4.9, Р. 9.1-4.
2. МОНОЛИТНЫЕ УЧАСТКИ №1, 1^a, 2, 2^a см. Р. 9.1-4, А.6;
3. МОНОЛИТНЫЙ УЧАСТОК №8 см. Р. 9.2-4/1.67.

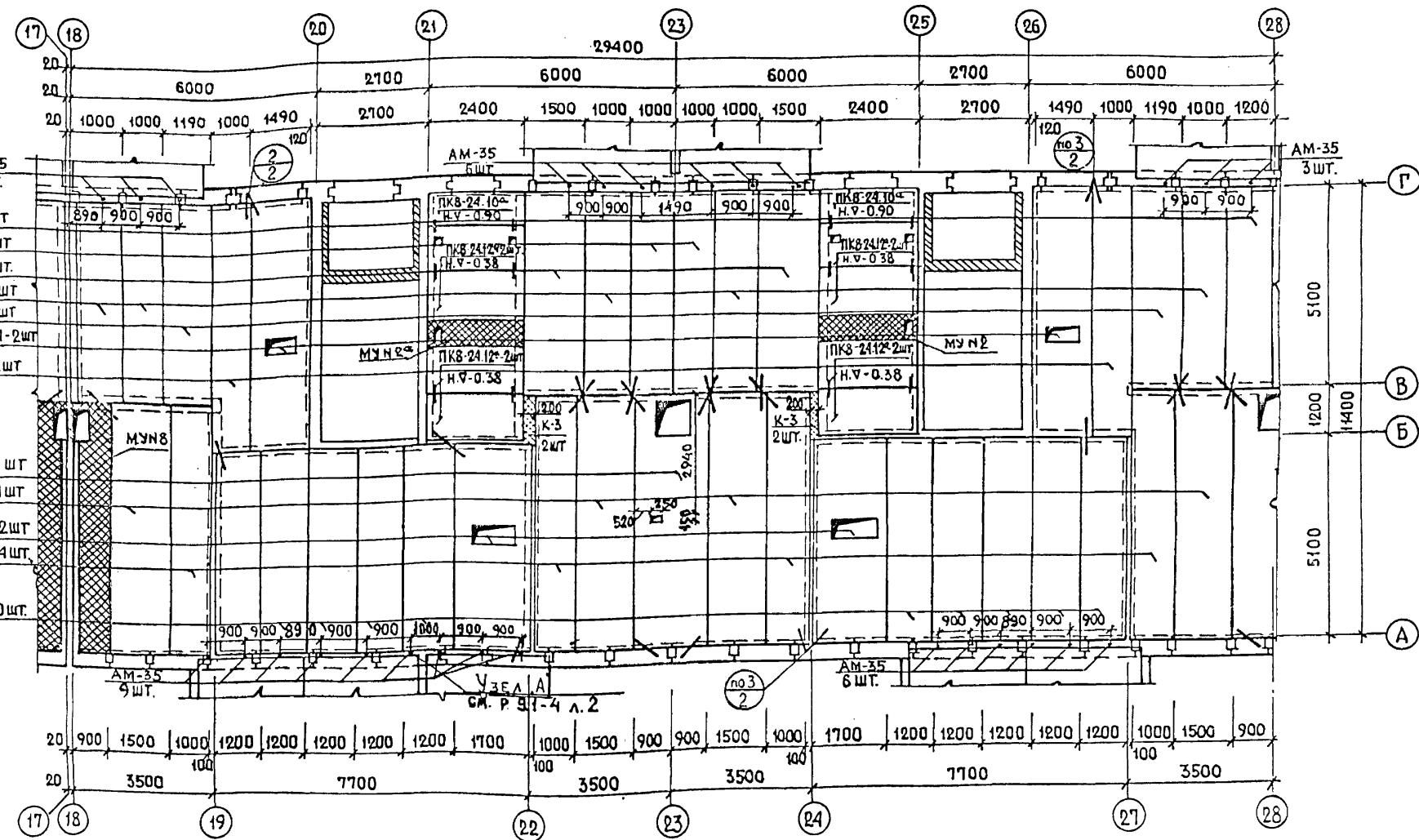
ПЛАН ПЕРЕКРЫТИЯ НАД
ПОДПОЛЬЕМ В ОСЯХ 7-17.

113-81-1/1.2 Ч. 01, Р.01-1
ЦНИИЭПЖилища
г. Москва

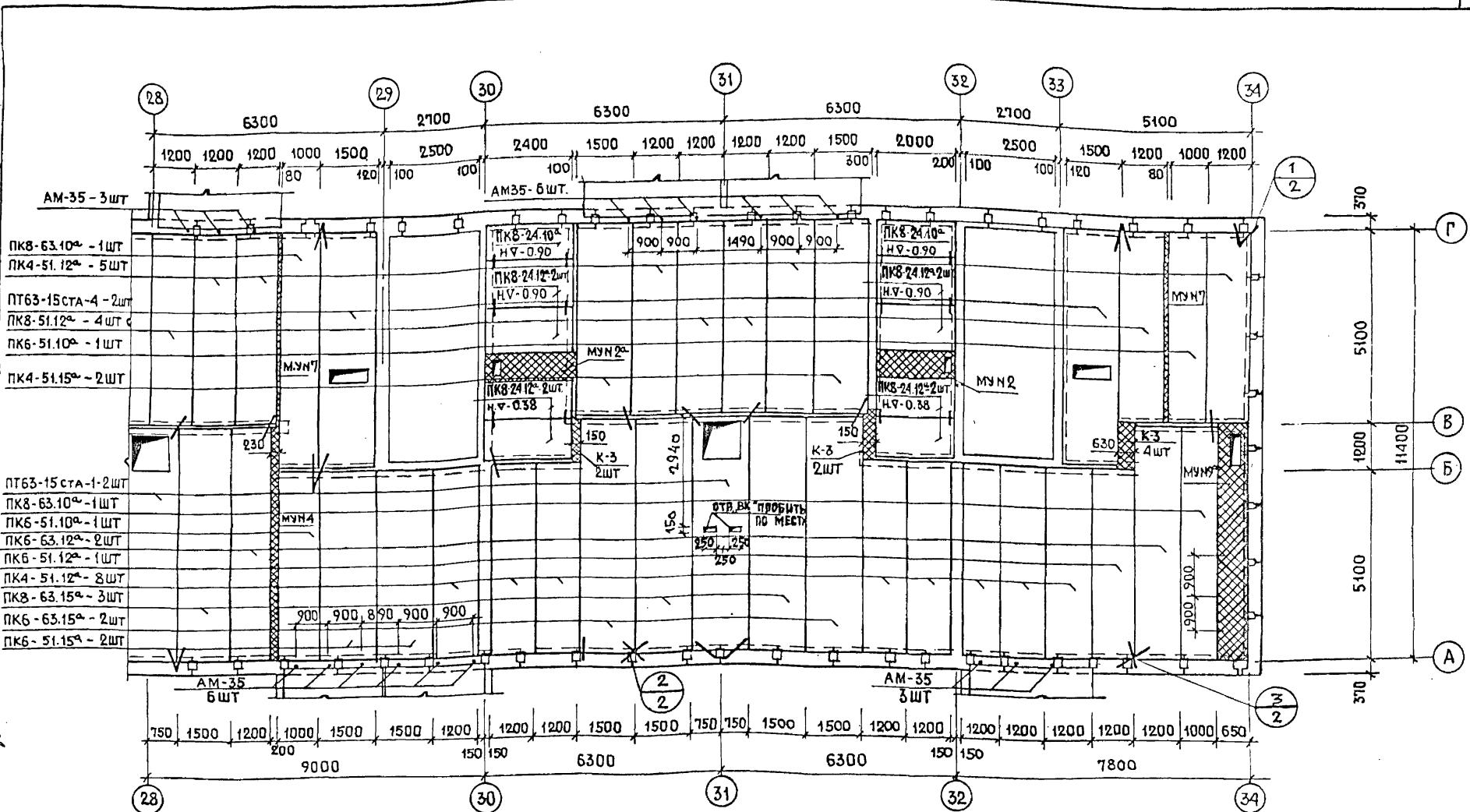
Лист
31

НАЧ.МАСТ.5	Станишевский	РУК.ГРННЖ	ПХОР
Г.ИЖ.М.	Панков	Разработал	Поздняков
ГЛАРХ.ДР.	Лацкин	Проверил	ПХОР

1979



ПРИМЕЧАНИЯ СМ. ЛИСТ 31.



ПРИМЕЧАНИЯ:

- УЗЛЫ РАЗРАБОТАНЫ В Ч. 9 Р. 9.1-4.
- МОНОЛИТНЫЕ УЧАСТКИ 2 и 2^д СМ. Р. 9.1-4, Л. 6; МОНОЛИТНЫЕ УЧАСТКИ 4, 7, 9^а СМ. Р. 9.2-4/82 Л. Л. 65-68.



НАЧ. МАСТ. Б	СТАНИШЕВСКИЙ	РУК. ГР. ИНЖ.	ЛХОР
Г.И.НЖ.М	Панков	Разработал	Поздняков
Г.АРХ.ПР.	Пацкин	Проверил	ЛХОР

1979

ПЛАН ПЕРЕКРЫТИЯ НАД
ПОДПОЛЬЕМ В ОСЯХ 28-34113-81-1/1.2.4.01, Р.04-1
ЦНИИЭП жилища
г. МоскваЛИСТ
33

КОРРЕКТИРОВКА ПРОЕКТОВ
СОГЛАСОВАНО

Исполнитель	Бушин
Проверка	Гричадов

МАРКА ИЗДЕЛИЯ	ГАБАРИТЫ ММ.			МАССА Т.	КОЛИЧЕСТВО ШТУК		РАЗВЕРНУТАЯ МАРКА ИЗДЕЛИЯ	АЛЬБОМ РАБОЧИХ ЧЕРТЕЖЕЙ				
	ПЛАНИРОВОЧНОЕ РЕШЕНИЕ				ОСНОВНОЕ - I			СЕРИЯ	ВЫПУСК /РАЗДЕЛ/	N ЛИСТА		
	Р	h	б		ФАСАД 1	ФАСАД 2						
ФУНДАМЕНТЫ / ВАРИАНТ ЛЕНТОЧНЫХ ФУНДАМЕНТОВ /												
Ф28	1180	500	2800	3,420	16	16	ФЛ28.12-2	1.112-5	2	9		
Ф20	1180	500	2000	2,440	20	20	ФЛ20.12-2	1.112-5	2	13		
Ф20-8	780	500	2000	1,595	2	2	ФЛ20.8-2	1.112-5	2	13		
Ф16-12	1180	300	1600	1,215	48	48	ФЛ16.12-2	1.112-5	2	15		
Ф16-8	780	300	1600	0,80	12	12	ФЛ16.8-2	1.112-5	2	15		
Ф12	2380	300	1200	1,760	86	86	ФЛ12.24-2	1.112-5	2	19		
Ф12-12	1180	300	1200	0,870	14	14	ФЛ12.12-2	1.112-5	2	19		
Ф12-8	780	300	1200	0,570	21	21	ФЛ12.8-2	1.112-5	2	19		
Ф10	2380	300	1000	1,520	36	36	ФЛ10.24-2	1.112-5	2	19		
Ф10-12	1180	300	1000	0,750	4	4	ФЛ10.12-2	1.112-5	2	21		
Ф10-8	780	300	1000	0,495	2	2	ФЛ10.8-2	1.112-5	2	21		
Ф8	2380	300	800	1,395	12	12	ФЛ8.24-2	1.112-5	2	21		
Ф8-12	1180	300	800	0,685	44	30	ФЛ8.12-2	1.112-5	2	23		
Ф6-12	1180	300	600	0,515	32	32	ФЛ6.12-4	1.112-5	4	23		
ФС4	2380	580	400	1,300	8	8	ФБС24.4.6-Т	13579-78	—	—		
ФС4-8	880	580	400	0,470	16	16	ФБС9.4.6-Т	13579-78	—	—		
ФСН4	1180	280	400	0,310	32(64)	32(64)	ФБС12.4.3-Т	13579-78	—	—		
ФУНДАМЕНТЫ / ВАРИАНТ СВАЙНЫХ ФУНДАМЕНТОВ /												
С7-30	7000	300	300	1,60	488(520)	474(506)	С7-30	ГОСТ 19804-79	—	—		
НАРУЖНЫЕ СТЕНЫ / ТОЛЩИНА НАРУЖНЫХ СТЕН В=500 ММ /												
НБЦ1	1480	1480	450	2,192	31	31	СБ 7.1 15.15.45 -Т-1	1.116.1-6	1	24		
НБЦ1А	1480	1480	450	1,909	27	27	СБ 7.1 15.15.45 -Т-1.1	1.116.1-6	1	28		
НБЦ2	1180	1480	450	1,742	12	12	СБ 7.1 12.15.45 -Т-1	1.116.1-6	1	22		
НБЦ3	890	1480	450	1,152	24	24	НБЦ9.15.5	81	ЧАСТЬ 10 Р.10.1-1	3		
НБЦ4	1480	1310	450	1,997	20	20	СБ 7.1 15.13.45 -Т-1	1.116.1-6	1	20		
НБЦ4А	1480	1310	450	1,719	18	18	СБ 7.1 15.13.45 -Т-1.1	1.116.1-6	1	26		
НБЦ5	1180	1310	450	1,585	25	25	СБ 7.1 12.13.45 -Т-1	1.116.1-6	1	18		
НБЦ6	890	1310	450	1,008	14	14	НБЦ9.13.5	81	ЧАСТЬ 10 Р.10.1-1	3		
НБЦ7	1480	1380	450	1,231	4	4	СБ 7.1 15.14.45 -Т-1.2	1.116.1-6	1	33		
НБЦ8П	1480	1550	450	1,300	2	2	СБ 7.2 16.15.45 -Т-3	1.116.1-6	1	39		
НБЦ8Л	1480	1550	450	1,300	2	2	СБ 7.2 16.15.45 -Т-2	1.116.1-6	1	37		
ФС4	2380	580	400	1,300	81(89)	81(89)	ФБС24.4.6-Т	13579-78	—	—		
ФС4-8	880	580	400	0,410	59(83)	59(83)	ФБС9.4.6-Т	13579-78	—	—		
ФСН4	1180	280	400	0,310	84(116)	84(116)	ФБС12.4.3-Т	13579-78	—	—		

ПРИМЕЧАНИЕ: КОЛИЧЕСТВО ИЗДЕЛИЙ В СКЛЮЧКАХ — ДЛЯ ВАРИАНТА С ДВОЙНЫМ ВЫНОСНЫМ ВХОДНЫМ ТАМБУРОМ.

НАЧ.МАСТ.С	СТАНИШЕВСКИЙ	Разработ.	БАЗАНОВА	Проверка	ПХОР	1970	Спецификация ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫХ ИЗДЕЛИЙ	113-81-1/124.01 Р.01-1	ЛИСТ
Г.И.Н.Ж.М.	ПАНКОВ	Рисунок	Проверка	ПХОР	ПХОР				
Г.А.Р.Х.П.	ГАЦКИН	Рисунок							
Г.У.К.Г.Р.Н.	ПХОР	Рисунок							

МАРКА ИЗДЕЛИЯ	ГАБАРИТЫ М.М.			МАССА Т.	КОЛИЧЕСТВО ШТУК		РАЗВЕРНУТАЯ МАРКА ИЗДЕЛИЯ	АЛЬБОМ РАБОЧИХ ЧЕРТЕЖЕЙ							
	ПЛАНИРОВОЧНОЕ РЕШЕНИЕ				ОСНОВНОЕ - I			СЕРИЯ	ВЫПУСК /РАЗДЕЛ/	Н ЛИСТА					
					ФАСАД 1										
	€	h	g		ФАСАД 1	ФАСАД 2									
ВНУТРЕННИЕ СТЕНОВЫЕ БЛОКИ И ПЕРЕМЫЧКИ															
ФС6-8	880	580	600	0,700	12	12	ФБС9.6.6 - Т	13579-78	—	—					
ФСН6	1180	280	600	0,460	12	12	ФБС12.6.3 - Т	13579-78	—	—					
ФС5-8	880	580	500	0,590	42	42	ФБС9.5.6 - Т	13579-78	—	—					
ФСН5	1180	280	500	0,380	12	12	ФБС12.5.3 - Т	13579-78	—	—					
ФС3	2380	580	300	0,970	171	171	ФБС24.3.6 - Т	13579-78	—	—					
ФС3-8	880	580	300	0,350	242	242	ФБС9.3.6 - Т	13579-78	—	—					
СПД3-1	1180	290	300	0,241	284	284	СПД3-1	81	4.10 Р 10.1-1	3					
БУ-13	1290	220	120	0,075	24	24	1ПР38-12.12.224	1.138-10	1	29					
БУ-15	1550	220	120	0,100	8	8	1ПР38-15.12.224	1.138-10	1	29					
ОП-1	380	140	300	0,040	48	48	ОП-1	81	4.10 Р 10.1-1	3					
ФС5	2380	580	500	1,63	4	4	ФБС24.5.6 - Т	13579-78	—	—					

ПЕРЕКРЫТИЕ

ПТ63 - 18 СТА	6280	1790	220	3,400	2	2	ПТ63 - 18 СТА	81	4.10 Р 10.1-4	8
ПТ63 - 15 СТА-1	6280	1490	220	3,400	4	4	ПТ63 - 15 СТА-1	81	4.10 Р 10.1-2	5
ПТ63 - 15 СТА-4	6280	1490	220	3,400	8	8	ПТ63 - 15 СТА-4	81	4.10 Р 10.1-4	1
ПТ51 - 18 СТА	5080	1790	220	2,800	4	4	ПТ51 - 18 СТА	81	4.10/82 Р 10.9-5/82	42
ПК8 - 63.15 ^a	6280	1490	220	2,975	14	14	ПК8 - 63.15 ^a	1.141-1	58	97,99
ПК8 - 63.10 ^a	6280	990	220	1,850	8	8	ПК8 - 63.10 ^a	1.141-1	58	161,163
ПК8 - 51.12 ^a	5080	1190	220	1,825	8	8	ПК8 - 51.12 ^a	1.141-1	58	134,135
ПК8 - 51.10 ^a	5080	990	220	1,525	4	4	ПК8 - 51.10 ^a	1.141-1	58	169,171
ПК8 - 24.12 ^a	2380	1190	220	0,905	30	30	ПК8 - 24.12 ^a	1.141-1	17	14,7,8
ПК8 - 24.10 ^a	2380	990	220	0,745	10	10	ПК8 - 24.10 ^a	1.141-1	18	11,5,6
ПК6 - 63.15 ^a	6280	1490	220	2,975	4	4	ПК6 - 63.15 ^a	1.141-1	58	107,108
ПК6 - 63.12 ^a	6280	1190	220	2,250	4	4	ПК6 - 63.12 ^a	1.141-1	58	136,138
ПК6 - 63.10 ^a	6280	990	220	1,850	8	8	ПК6 - 63.10 ^a	1.141-1	58	172,173
ПК6 - 51.15 ^a	5080	1490	220	2,425	4	4	ПК6 - 51.15 ^a	1.141-1	58	112,113
ПК6 - 51.12 ^a	5080	1190	220	1,825	24	24	ПК6 - 51.12 ^a	1.141-1	58	143,144
ПК6 - 51.10 ^a	5080	990	220	1,525	14	14	ПК6 - 51.10 ^a	1.141-1	58	175,176
ПК4 - 51.15 ^a	5080	1490	220	2,425	8	8	ПК4 - 51.15 ^a	1.141-1	58	117,118
ПК4 - 51.12 ^a	5080	1190	220	1,825	30	30	ПК4 - 51.12 ^a	1.141-1	58	154,155

НАЧ.ЧАСТ.5 СТАНИШЕВСКИЙ *М.А.* РАЗРАБОТ. БАЗАНОВА *Л.Н.*
 ГАНЖМАС ИАНКОВ *Л.Н.* ПРОВЕРИЛ ПХОР *Л.Н.*

Г.АРХ.ПР. ПАЦКИН *Л.Н.* РУК.ПР.ИИЖ ПХОР *Л.Н.*

1979

Спец спецификация
железобетонных изделий

113-81-1/1.2 4.01 Р.01-1

ЦНИИЭП жилища
г. Москва

лист
35

МАРКА ИЗДЕЛИЯ	ГАБАРИТЫ ММ			МАССА T	КОЛИЧЕСТВО ШТУК ПЛАНИРОВОЧНОЕ РЕШЕНИЕ		РАЗВЕРНУТАЯ МАРКА ИЗДЕЛИЯ	АЛЬБОМ РАБОЧИХ ЧЕРТЕЖЕЙ				
					Основное I			СЕРИЯ	ВЫПУСК /РАЗДЕЛ/	N ЛИСТА		
	C	h	B		ФАСАД 1	ФАСАД 2						
ЛЕСТНИЦЫ И ВХОДЫ												
ЛС-12	1200	190	380	0,133	48	48	ЛС-12	1.155-1	1	20		
ЛС-11	1050	190	350	0,113	14	14	ЛС-11	1.155-1	1	19		
С-1	900	70	500	0,075	6	6	С-1	81	10.9-5/82	74		
ПК8-24.12 ^а	2380	1190	200	0,905	8	8	ПК8-24.12 ^а	1.141-1	17	147,8		
ПК4-51.15 ^а	5080	1490	220	2,425	8(→)	8(→)	ПК4-51.15 ^а	1.141-1	58	117,118		
ЛПР 25-18	2500	320 / 220	1820	1,435	8	8	ЛПР 25-18	1.152-4	2	9,10		
ПЛИТА ПРИЯМКА												
ППР-1	1580	1300	100/50	0,340	2	2	ППР-1	НИ-03-02	4.1	24		
БАЛКОННЫЕ ПЛИТЫ												
ПБ36-5л	3590	1240	150/100	1,140	7	7	ПБ36-5л	81	4.10.Р.10.1-1	6		
ПБ36-5л	3590	1240	150/100	1,140	7	7	ПБ36-5л	81	4.10.Р.10.1-1	6		
ПБ27-5	2580	1240	150/100	1,040	13	13	ПБ27-5	1.137-3	1	11		
ПБ33-5	3290	1240	150/100	1,280	2	2	ПБ33-5	1.137-3	1	13		
БР-2	1180	2080	200	1,227	21	7	БР-2	81	4.10.Р.10.4-1	9		

ПРИМЕЧАНИЕ: В СКЛБКАХ ПОКАЗАНО КОЛИЧЕСТВО ИЗДЕЛИЙ
ДЛЯ ВАРИАНТА С ДВОЙНЫМ ВЫНОСНЫМ ВХОДНЫМ ТАМБУРОМ

НАЧ.МАСТ.НБ (СТАНИШЕВСКИЙ)
ДИЖ.МАС ПАНКОВ
ГАРХ.ПРТ ПАЦКИН

РУК.ГРНЧ.К ПХОР
РАЗРАБОТАЛ БАЗАНОВА
ПРОВЕРИЛ ПХОР

1979

СПЕЦИФИКАЦИЯ
ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫХ ИЗДЕЛИЙ

113-81-1/12 Ч.01 Р.01-1
ЦНИИЭПЖИЛИЩА
г.МОСКВА

ЛИСТ
36

НАЗНАЧЕНИЕ /НАИМЕНОВАНИЕ/ ИЗДЕЛИЯ	МАРКА ИЗДЕЛИЯ	МАССА КГ.	КОЛИЧЕСТВО ШТУК		АЛЬБОМ РАБОЧИХ ЧЕРТЕЖЕЙ	
			ПЛАНИРОВОЧНОЕ РЕШЕНИЕ		ОСНОВНОЕ - I	
			ФАСАД 1	ФАСАД 2	РАЗДЕЛ	№ ЛИСТА
СЕТКИ	C-1	4,42	8	8	Ч.10/82 Р. 10.9-5/82	54
	C-2	3,80	58	58	10.9-5/82	"
	C-3	2,38	46	46	10.9-5/82	"
	C-6	9,38	140	140	10.9-5/82	"
	C-7	7,62	4	4	10.9-5/82	"
	C-8	4,24	6	6	10.9-5/82	"
	C-9	3,35	4	4	10.9-5/82	"
	C-10	2,50	318	318	10.9-5/82	"
	C-11	5,98	4	4	10.9-5/82	"
	C-12	1,26	16	16	10.9-5/82	"
	C-13	0,97	16	16	10.9-5/82	"
	AM-16	0,67	48	48	10.9-5/82	56
	AM-18	0,53	8	8	10.9-5/82	"
АНКЕРА	AM-21	0,89	88	88	10.9-5/82	"
	AM-27	0,62	8	8	10.9-5/82	"
	AM-35	2,27	99	51	10.9-5/82	"
	L180x110x12	34,30	8	8	Ч.01.Р.01-1	"
	I N 12	29,20	8	8	Ч.9.Р.9.2-4 /82	
ЭЛЕМЕНТ ЛЕСТНИЦЫ	KO-1	99,10	8	8	—	—
	МР-2	35,24	2	2	ИИ03-03 А.17-64	14
	МР	12,71	8	8	—	15

НАЗНАЧЕНИЕ /НАИМЕНОВ./ ИЗДЕЛИЯ	МАРКА ИЗДЕЛИЯ	ГАБАРИТЫ, ММ	КОЛИЧЕСТВО ШТУК		ГОСТ	АЛЬБОМ РАБОЧИХ ЧЕРТЕЖЕЙ		
			ПЛАНИРОВОЧНОЕ РЕШЕНИЕ			МРТУ	СЕРИЯ	ВЫПУСК (РАЗДЕЛ)
			ℓ	h	b			
ПРИ СПАРЕННЫХ ПЕРЕПЛЕТАХ								
ОКНА В ПРИЯМКАХ	0C15-09	870	1460	94	2	11214-78	—	—
ПРИ РАЗДЕЛЬНЫХ ПЕРЕПЛЕТАХ								
	0P15-09	870	1460	138	2	11214-78	—	—
ПРИ ТРОЙНОМ ОСТЕКЛЕНИИ.								
ОКНА ЦОКОЛЯ	OPC 15-9	870	1460	138	2	16289-80	—	—
ДВЕРИ	ОБП2	554	454	74	38	—	81	10.3-1
	ДЛ12-9	980	1280	112	2	20-3-78	1.136-11	—
								165

НАЧ.МАСТ.Б СТАНИШЕВСКИЙ

Г.Ю.

РАЗРАБОТ.

ИЩУК

Г.Ю.

Д.ИНЖ.М. ПАНКОВ

Г.Ю.

ПРОВЕРКА

Г.ХОР

Г.Ю.

Г.АРХ.ПР. ПАЦКИН

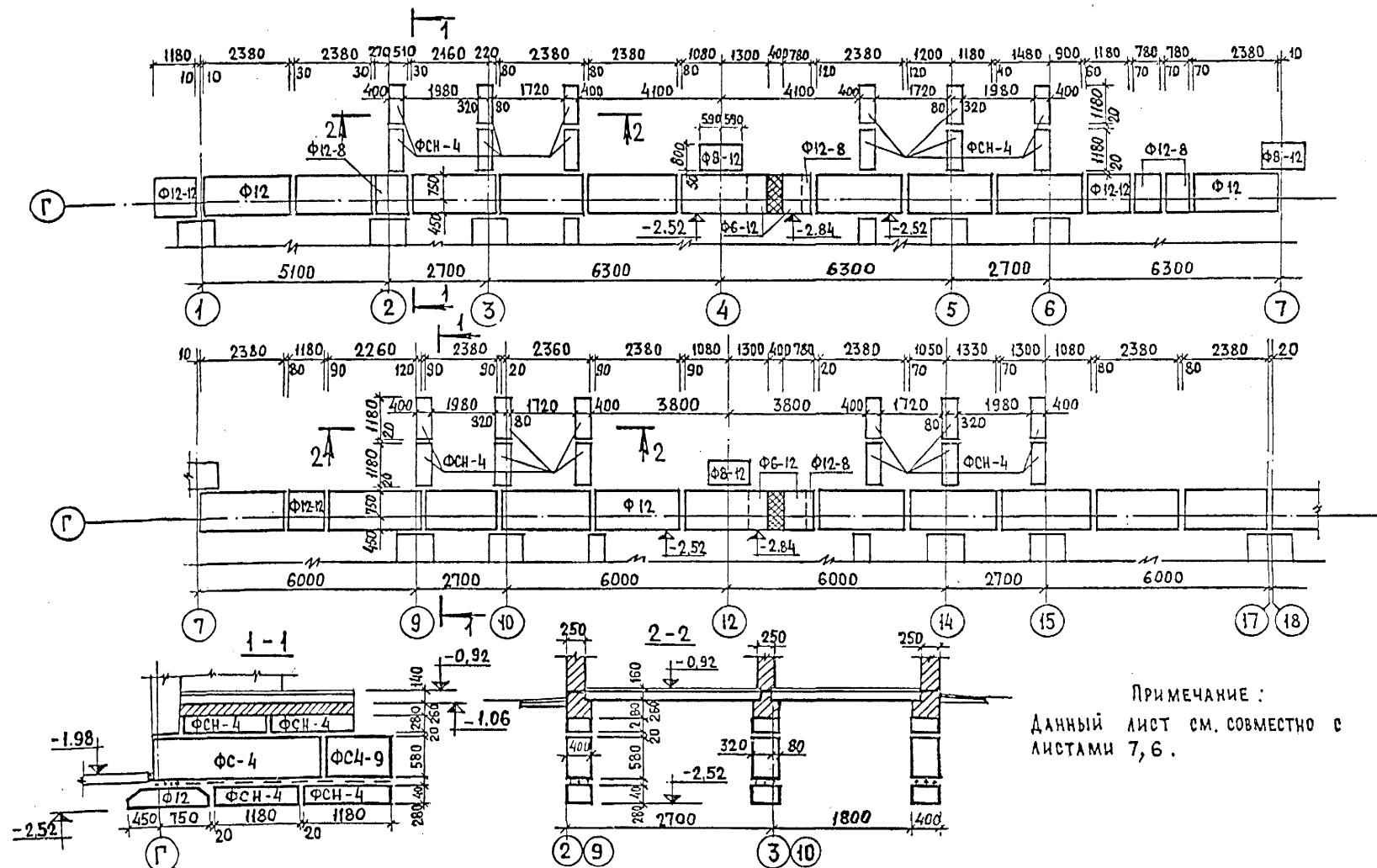
Г.Ю.

РУК.ГР.ИНЖ. Г.ХОР

Г.Ю.

1979

СПЕЦИФИКАЦИЯ МЕТАЛЛИЧЕСКИХ
И ДЕРЕВЯННЫХ ИЗДЕЛИЙ.113-81-1/12 Ч.01 Р.01-1
ЦНИИЭПЖИЛИЩА
г. МОСКВАЛист
37



ПРИМЕЧАНИЕ:
ДАННЫЙ ЛИСТ СМ. СОВМЕСТНО С
ЛИСТАМИ 7, 6.

НАЧ.МАСЛЫ	СТАНИШЕВСКИЙ	П.А.С.
ГЛ.ИНЖ.МАС	ПАИКОВ	П.А.С.
ГЛ.АРХ.ПР.	ПАЦКИН	П.А.С.
ГЛ.ИНЖ.ПР.	ЕРМИЛОВ	П.А.С.

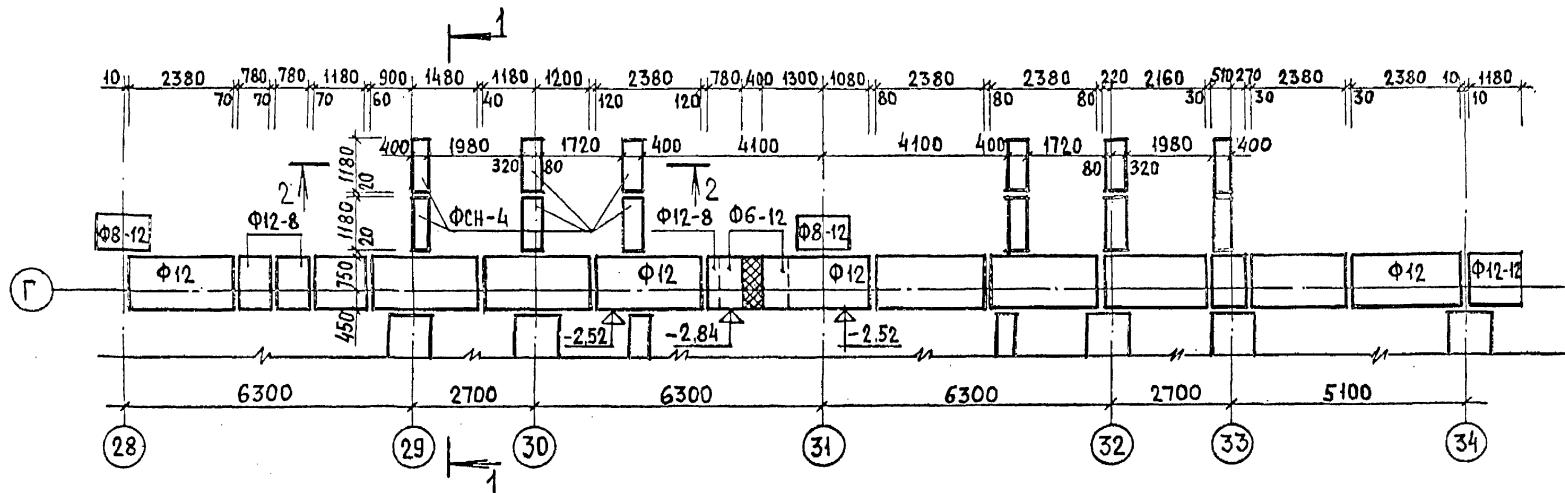
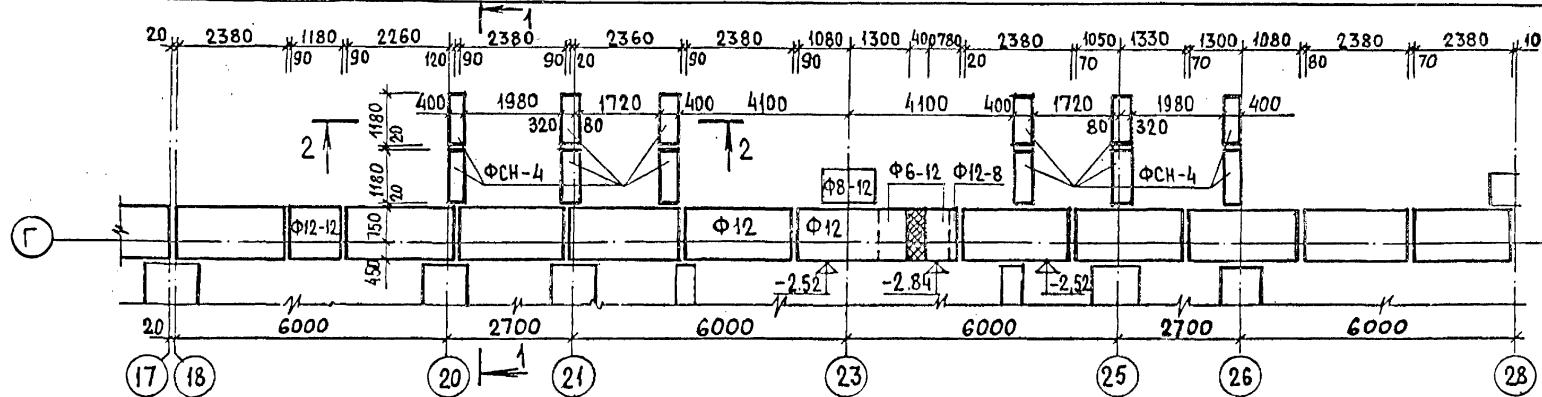
РАЗРАБОТАЛ БУЩИН
ПРОВЕРЯЛА ЕРМИЛОВА

Sigesacca
Opuntia

198

ФРАГМЕНТЫ ПЛАНА ЛЕНТОЧНЫХ ФУНДА-
МЕНТОВ В ОСЯХ 1-17 ПРИ ВАРИАНТЕ
С ДВОЙНЫМ ТАМБУРОМ

113-84-1/4.2 4.01, Р.01-1 лист
 ЦНИИЭП жилища 38
 г. Москва



ПРИМЕЧАНИЯ:

1. Разрезы 1-1, 2-2 см. лист 38.
2. Данный лист см. совместно с листами 9, 10.

НАЧ. МАС. № 5 СТАНИШЕВСКИЙ
Г. А. И. НН. МАС ПАНКОВ
Г. А. РХ. ПР. ПАЦКИН
Г. А. И. НН. ПР. ЕРМИЛОВ

—	РАЗРАБОТ.	БУ
—	ПРОВЕРИЛ	ЕР
—	—	—

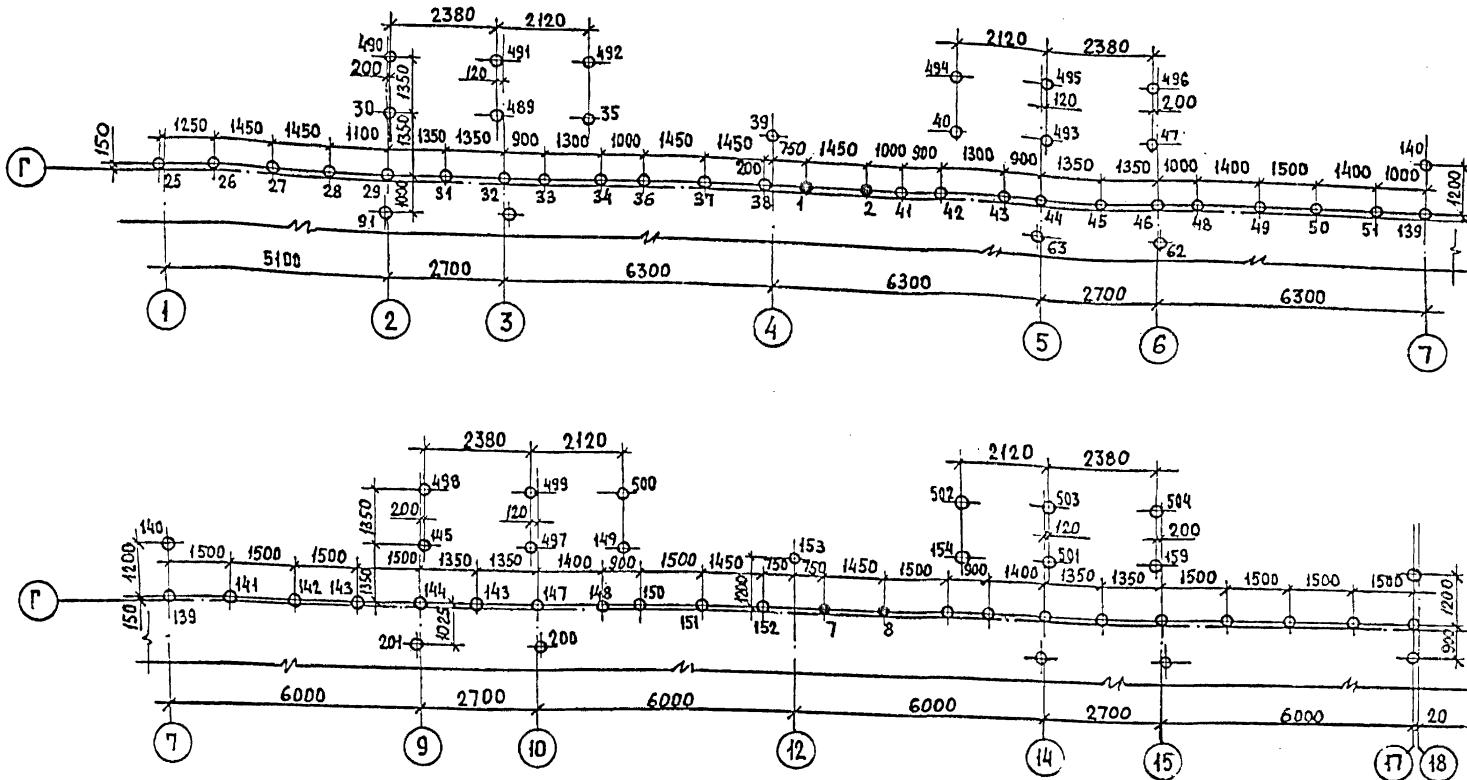
ШИН
МИЛДВ

198

ФРАГМЕНТЫ ПЛАКА ЛЕНТОЧНЫХ ФУНДАМЕНТОВ В ОСЯХ 18-34 ПРИ ВАРИАНТЕ С ДВОЙНЫМ ТАМБУРОМ

113-81-1/1.2 Ч. О, Р.01-1
ЦНИИЭП ЖИЛИЩА
г. МОСКВА

115
39



ПРИМЕЧАНИЯ:

1. Отметка верха свай под двойной тамбур **-2.42**, после забивки **-2.67**.
2. Данный лист см. совместно с листами 12,13.

Изв. № подл.
НЧ Маст. № 5 СТАНИСЛАВСКИЙ
ГЛ. ИНЖ. МАСТЕР ПАНКОВ
ГЛ. АРХ. ПР. ПАЦКИН
ГЛ. ИНЖ. ПР. ЕРМИЛОВ

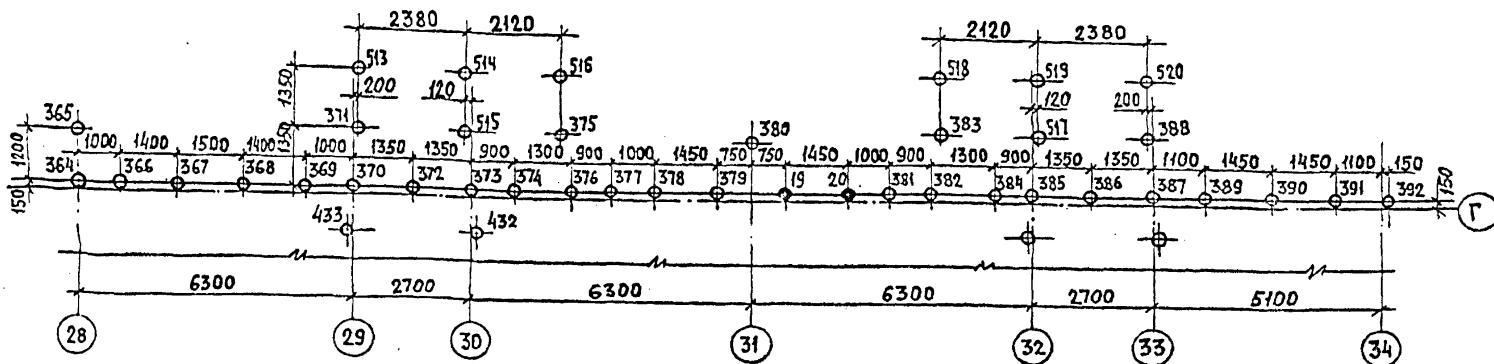
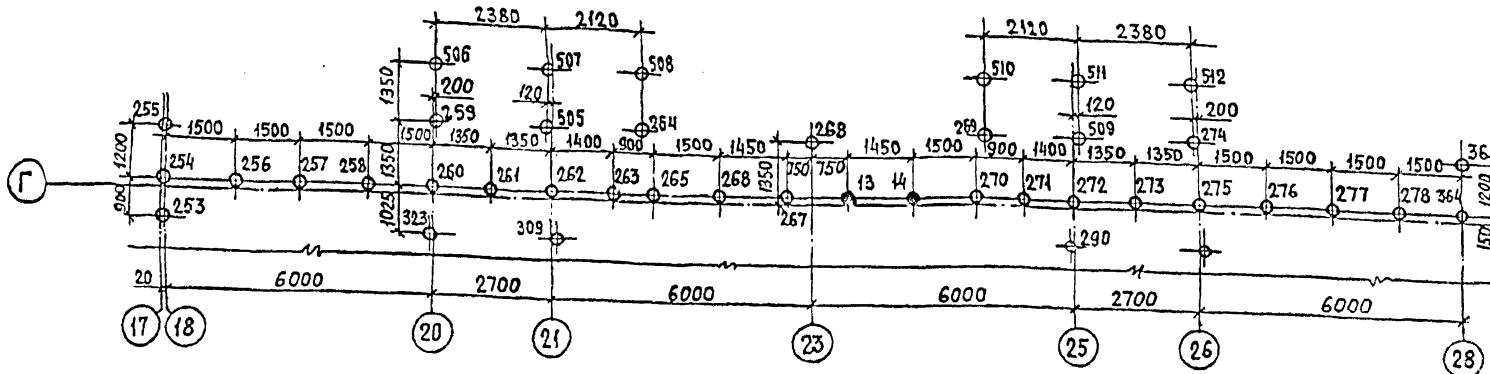
Файл ~ РАЗРАБОТАЛА БУШИН
ПРОВЕРКА ЕРМИЛОВ
УЧЕМКА

1981

ФРАГМЕНТ ПЛана СВАЙНОГО
ПОЛЯ В ОСЯХ 1 - 17 ПРИ ВАРИАН-
ТЕ С ДВОЙНЫМ ТАМБУРОМ

113-81-1/1.2 4.0, Р.01-1
ЦНИИЭП ЖИЛИЩА
г. МОСКВА

Лист
40



ПРИМЕЧАНИЯ:

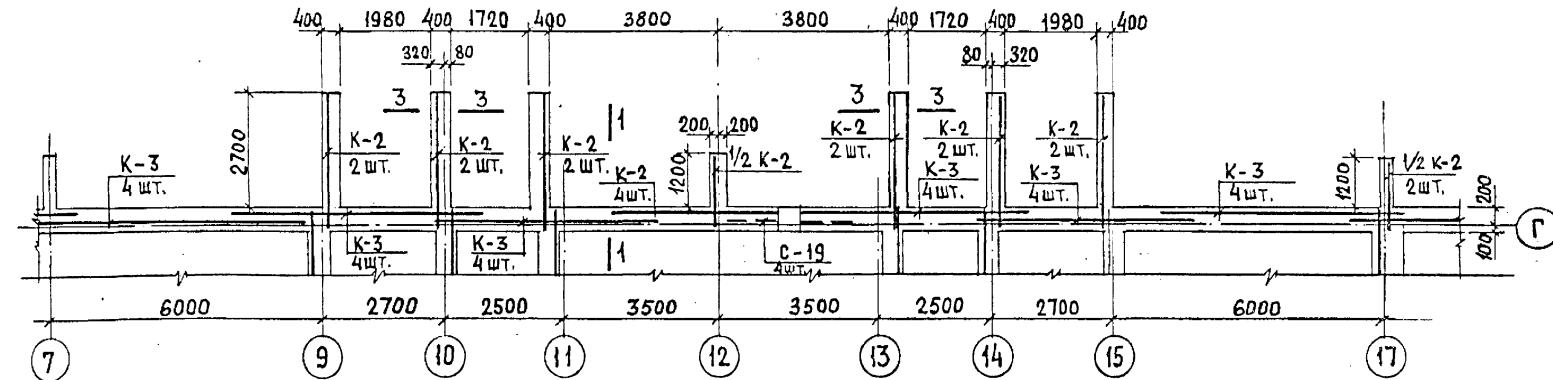
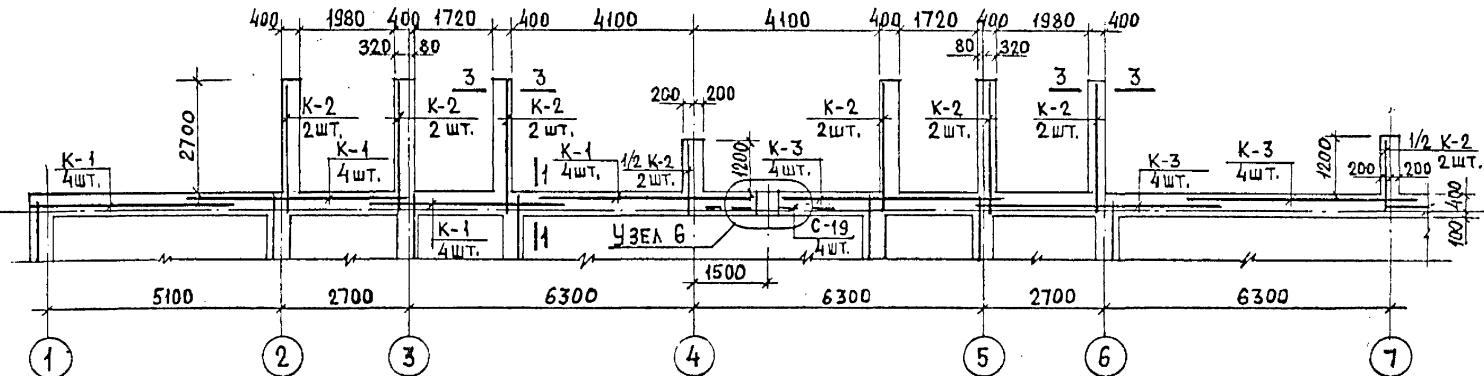
1. ОТМЕТКА ВЕРХА СВАЙ ПОД ДВОЙНОЙ ТАМБУР
ПОСЛЕ ЗАБИВКИ - 2,42, ПОСЛЕ СРУБКИ - 2,67.
2. ДАННЫЙ ЛИСТ СМ. СОВМЕСТНО С ЛИСТАМИ 14,15

НАЧ.МАСТ.№	СТАНИШЕВСКИЙ	РАЗРАБОТКА	БУШИН					ФРАГМЕНТЫ ПЛана СВАЙНОГО ПОЛЯ В ОСЯХ 18 - 34 ПРИ ВАРИАНТЕ С ДВОЙНЫМ ТАМБУРОМ	113-81-1/12 Ч.О, Р.01-1	ЛИСТ 41
ГА.ИНИ.МАС	ПАНКОВ	ПРОВЕРКА	ЕРМИЛОВ							
ГА.АРХ.ПР.	ПАЦКИН									
ГА.ИНИ.ПР.	ЕРМИЛОВ									

1981

ФРАГМЕНТЫ ПЛана СВАЙНОГО ПОЛЯ
В ОСЯХ 18 - 34 ПРИ ВАРИАНТЕ
С ДВОЙНЫМ ТАМБУРОМ

113-81-1/12 Ч.О, Р.01-1
ЦНИИЭП ЖИЛИЩА
г. МОСКВА



ПРИМЕЧАНИЯ :

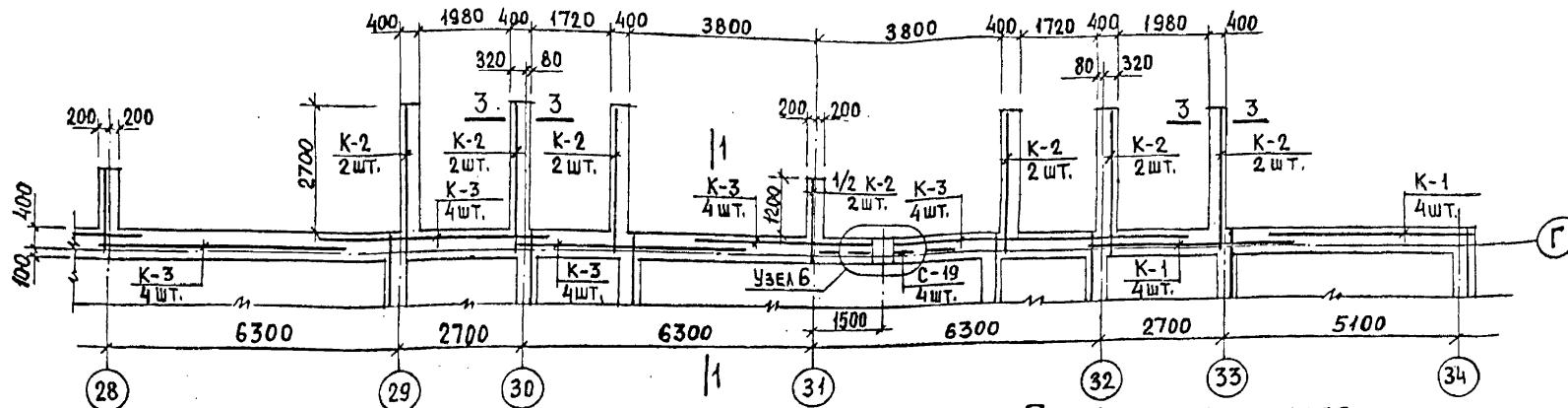
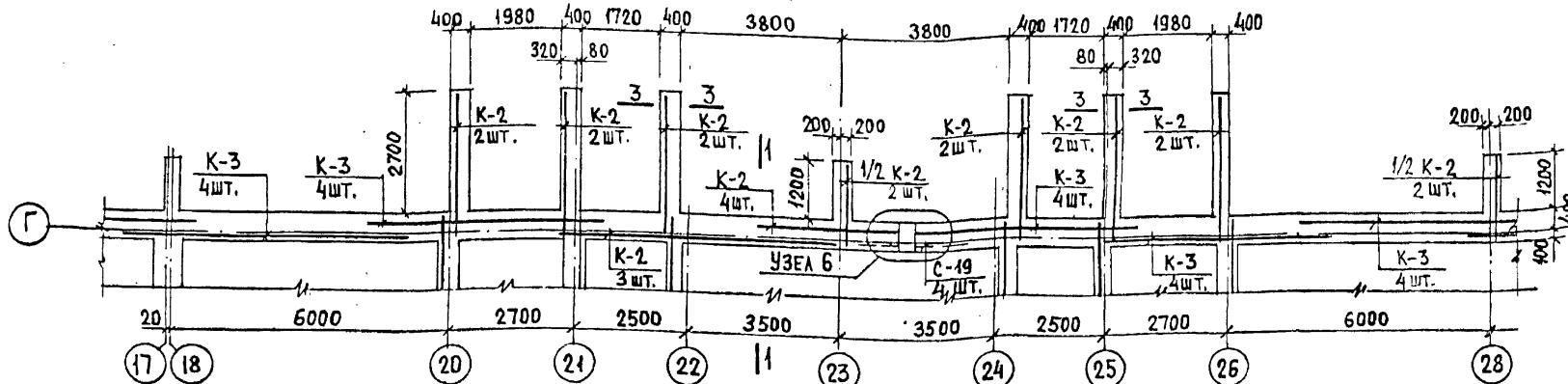
1. УЗЛЫ И СЕЧЕНИЯ РОСТВЕРКА РАЗРАБОТАНЫ В ЧАСТИ 9, РАЗДЕЛ 9.1-4.
2. ДАННЫЙ ЛИСТ СМ. СОВМЕСТНО С ЛИСТОМИ 16, 17

НАЧ. НАЧ. № 5	СТАНИШЕВСКИЙ	<i>станишевский</i>	РАЗРАБОТ	БУШИН	<i>бушин</i>		
ГЛАВН. МАС	ПАНКОВ	<i>панков</i>	ПРОВЕРИЛ	ЕРМИЛОВ	<i>ермилов</i>		
ГЛАВН. ПР.	ПАЦКИН	<i>пакин</i>					
ГЛАВН. ПР.	ЕРМИЛОВ	<i>ермилов</i>					

1981

ФРАГМЕНТ ПЛАНА РОСТВЕРКА В
ОСАХ 4÷17 ПРИ ВАРИАНТЕ С
ДВОЙНЫМ ТАМБУРОМ

113-81-1/1.2 ч. О Р. 01-1	ЛИСТ
ЦНИИЭП ЖИЛНИЦА	42
г. МОСКВА	



Расход материалов:

При варианте с двойным тамбуром к общему расходу бетона на ростверк в осях 1-34 по 2 м² варианта фасадов добавляется 6,5 м³ бетона М-200. При этом 32 арматурных каркаса К-4 заменяются 48 каркасами К-2. (Увеличение расхода арматурной стали - 200 кг)

Примечания:

1. Узлы и сечения ростверка разработаны в части 9, раздел 9.1-4.
2. Данный лист см. совместно с листами 18, 19.

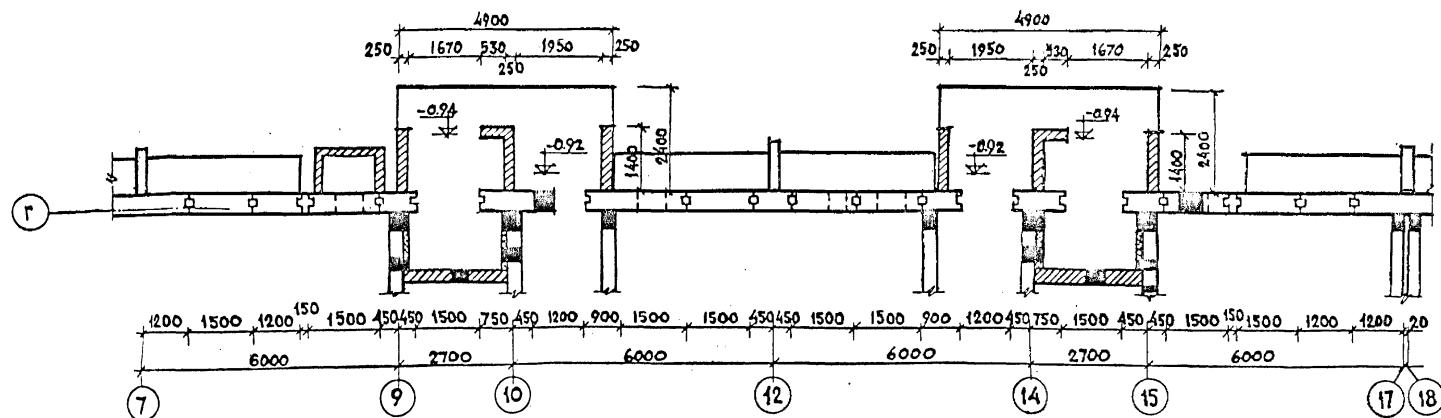
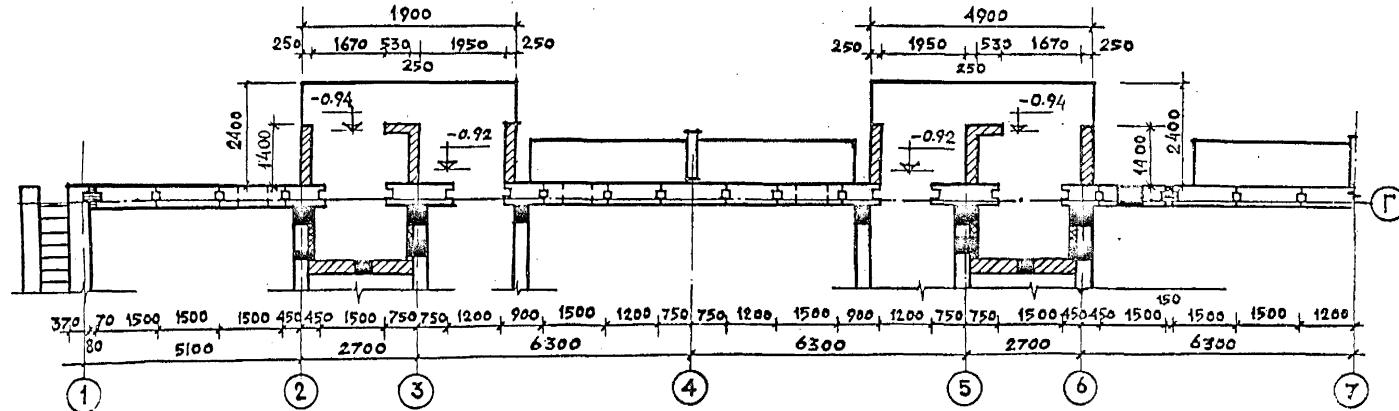
НАЧ. МАСТЫ	СТАНЧИШЕВСКИЙ	Разработан	БУШИН	
ГЛ. ИНЖ. МОС	ПАНКОВ	Проверена	ЕРМИЛОВ	
ГЛ. АРХ. ПР.	ПАЦКИН	Проверен	ЕРМИЛОВ	
ГЛ. ИНЖ. ПР.	ЕРМИЛОВ	Проверен		

1981

Фрагменты плана ростверка
в осях 18-34 при варианте
с двойным тамбуром.

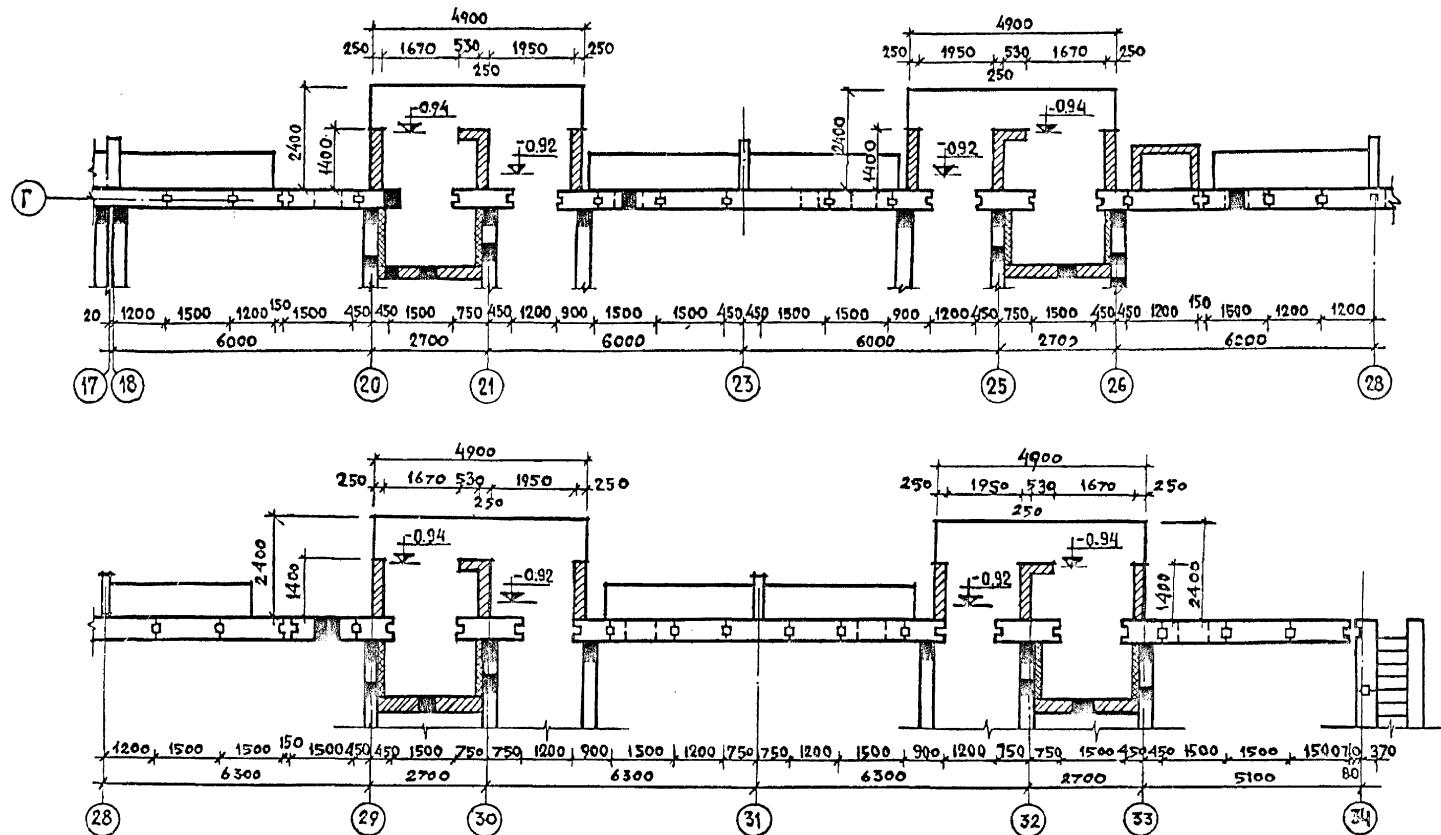
113-81-1/1.2, часть О, Р.01-1

ЦНИИЭП Жилища
г. МоскваЛист
43



ПРИМЕЧАНИЕ:

ДАННЫЙ ЛИСТ СМ. СОВМЕСТНО С ЛИСТАМИ 20, 21



ПРИМЕЧАНИЕ

ДАННЫЙ ЛИСТ СМ. СОВМЕСТНО С ЛИСТАМИ 22, 23.

КАЧ. МАСТЕР	СТАЛИНЩЕВЫХ	ПИЛЕТ
ГА. ЧИК. МАСТЕР	ПАЦКОВ	Чесак
ГА. АГР. ПР.	ПАЦКОВ	РАЗГОЛОВА
ГА. ЧИК. ПР.	ЕРМИНОВ	ПОВЕЛЯНА
		КОТОР,
		ЕРМИНОВ
		Борисов

1981

ФРАГМЕНТЫ ПЛАНА ПОДПОЛЬЯ
ПРИ ВАРИАНТЕ С ДВОЙНЫМ
ТАМБУРОМ В ОСЯХ 18-34.

113-81-1/1.2 4.01 Р. 01-1
ЦНИИЭП ЖИЛИЩА
г. МОСКВА

лист
45