

ПРОЕКТНЫЙ ИНСТИТУТ  
ЛЕНЖИЛПРОЕКТ

# АЛЬБОМ

ТИПОВЫХ ЧЕРТЕЖЕЙ КОНСТРУКТИВНЫХ  
ДЕТАЛЕЙ ДЛЯ КАПИТАЛЬНОГО РЕМОНТА  
И РЕКОНСТРУКЦИИ ЖИЛЫХ ЗДАНИЙ

## 24-НТ-3/75

ПЕРЕКРЫТИЯ

ЛЕНИНГРАД, 1975 г.



ДЕРЖАНА		ХОЛИЧ		Наименование чертежей		№№ Листов	№№ Чертежей		
Содержание	Содержание альбома			—	—				
	Пояснительная записка			Стр.					
Схемы	Схемы устройства междуэтажного и чердачного перекрытий			1	21/265		2.140 КР-3.001		
	Монтажные схемы перекрытий с применением сборных железобетонных элементов			2	21/273		2.140 КР-3.002		
Монтажные детали	Монтажные детали фундаментов под колонны и анкеровки настилов перекрытий. Детали 1,2,3			3	21/266		2.140 КР-3.003		
	Монтажные детали анкеровки настилов перекрытий. Деталь 7			4	21/274		2.140 КР-3.004		
Монтажные детали	Монтажные детали крепления железобетонных прогонов к колоннам и анкеровка прогонов. Детали 4,5,6			5	21/267				
	Детали опирания прогона на колонну (высота подъема прогона 10-70 мм)			6	21/271				
Деталь опирания прогона на колонну (высота подъема прогона 80-90 мм)				7	21/272				
Монтажные детали колонн				8	21/268				
Оголовки колонн				9	21/275-1				
Детали стыка колонны				10	21/275-2				
Детали анкеровки настилов				11	21/267А		2.140 КР-3.011		
Армирование монолитных участков				12	21/269				
Основание под колонну, устанавливаемую вдоль стены				13	21/270				
Основание под колонну, устанавливаемую поперек стены				14	21/279				
Подпольные каналы для трубопроводов и железобетонные плиты П-45; П-65; П-95				15	18/208				
Вкладыш В-7 опалубочный чертеж и армирование				16	В-7				
Анкер				17	М. 11				
Перекрытия				СОДЕРЖАНИЕ			АЛЬБОМА.	24-ИТ-5/75	1975   —

Проектный институт ЛЕННИИПРОЕКТ	Технический отдел	Гл. инж. инст. Гл. конструктор	<i>С.В.К.</i>	Собоцкий Сдобников	Конструкторов Пробера	Формин Росович	Дерюгина Хомич
		Нач. отдела	<i>С.В.К.</i>	Варонцов			
		Гл. инж. пр.	<i>С.В.К.</i>	Кузьменко			

### ПОЯСНИТЕЛЬНАЯ ЗАПИСКА

В альбоме 24-НТ-3/75 "Перекрытия" разработаны типовые чертежи для капитального ремонта и реконструкции жилых зданий.

В альбоме даны решения по устройству междуэтажных и чердачных перекрытий из предварительно напряженных пустотных настилов высотой 220 мм и перекрывающих пролет в свету без промежуточных опор до 7,12 м; для чердачных перекрытий - до 7,24 м (без учета штукатурки). Расчетная нагрузка на перекрытия, с учетом собственного веса, 900 кг/м<sup>2</sup>.

Для заполнения пространства между выпускными ребрами железобетонных настилов предусматривается железобетонный вкладыш В-7. Опалубочный чертеж и армирование вкладыша В-7 даны на листе 15 (чертеж В-7) данного альбома.

Различные случаи раскладки настилов и их анкеровка показаны на листах № 1, 2.

Конструктивные решения перекрытий при пролетах в свету свыше 7,12 м см. на листе № 2.

По согласованию с заводом "Стройдеталь" Укр в данном альбоме дано изменение оголовка колонны, разработанного институтом в альбоме I-НТ, см. листы № 9, 10.

Устройство и армирование монолитных участков даны в альбоме на листе № 12 (чертеж 2I/269).

Устройство подпольных каналов для трубопроводов см. на листе № 15 (чертеж 18/205).

Устройство перекрытий из мелкогазобетонных сборных железобетонных плит по металлическим балкам, способы устройства и усиления перекрытий с использованием существующих металлических балок, а также примыкание нового перекрытия к существующему см. в альбоме 69-НТ, выпущенного институтом "Ленжилпроект".

Перекрытия

ЛЕННИИПРОЕКТ

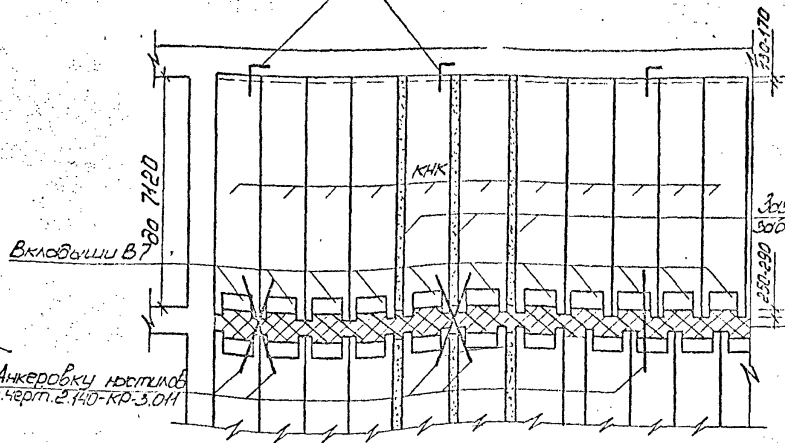
24-НТ-3/75

Лист 1

Междуэтажные перекрытия

многопролетного здания

Анкеровку настилов см. черт. 2.140-КР-3.011



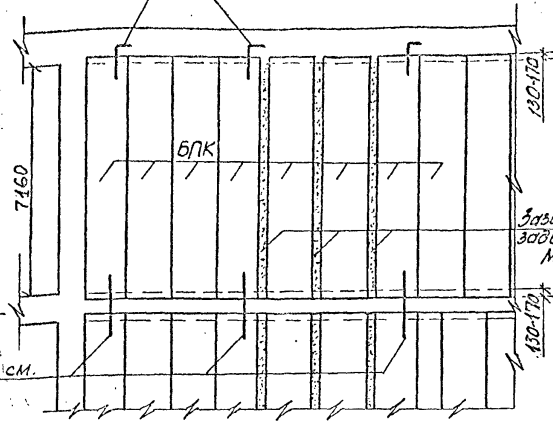
Зазоры от 2 см до 20 см заделаны бетоном М, 100

См. примечание п.6

Анкеровку настилов см. черт. 2.140-КР-3.011

Чердачное перекрытие

Анкеровку настилов см. черт. 2.140-КР-3.011



Зазоры от 2 до 20 см заделаны бетоном М, 100

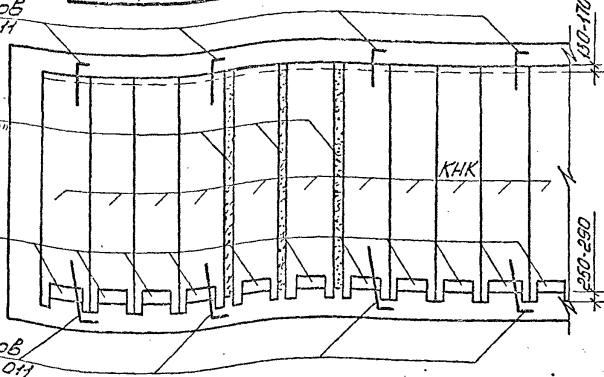
Однопролетное здание.

Анкеровку настилов см. черт. 2.140-КР-3.011

Зазоры от 2 до 20 см заделаны бетоном М, 100

Вкладыши В7

Анкеровку настилов см. черт. 2.140-КР-3.011



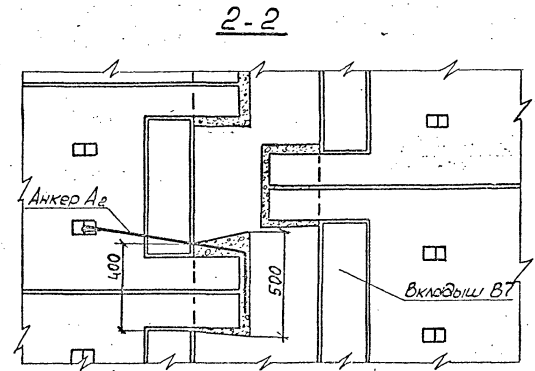
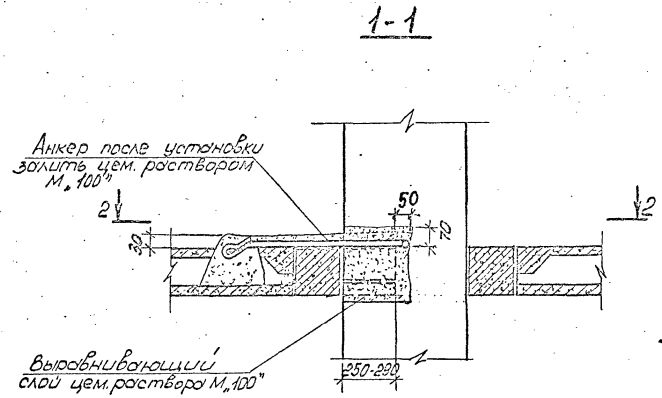
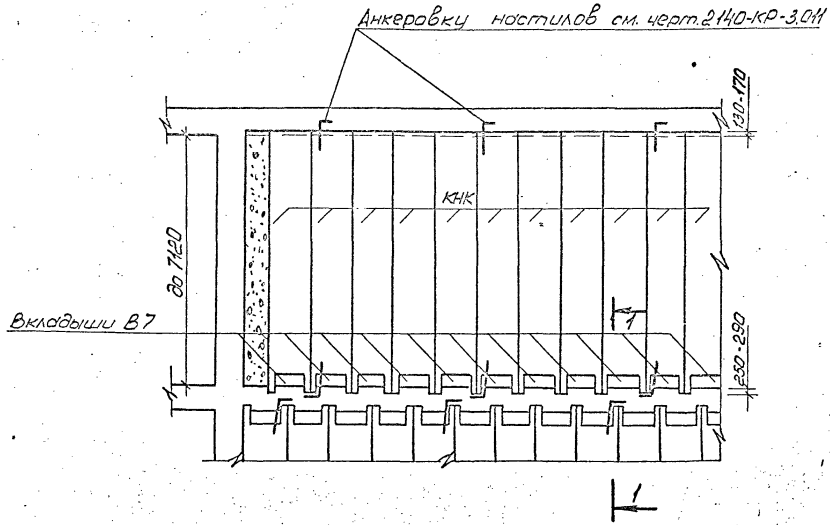
1. Борозды в стенах для заделки настилов разрешается пробивать участками длиной менее 4 м. Размеры пробиваемой борозды не должны превышать по глубине 10 см и по высоте 2 см.
2. Длина гнезд для заделки выпускных ребер настилов должна быть не более 30 см.
3. Пробивка сплошных борозд для заделки выпускных ребер настилов не допускается.
4. Монолитные участки и зазоры между настилами шириной более 20 см армировать и бетонировать по чертежам М-21/269, альбома 24-НТ-3/15
5. Анкеры располагать через 4-5 метров.
6. Если перекладка средней стены предусматривается проектом, то следует принять настилы типа БПК аналогично схеме для чердачного перекрытия.

2.140-КР-3.001

Л. конст. Кудрявченко	Л. свец. Винер	Инжен. Шилкокая	Н. конст. Винер	Схемы устройства междуэтажных и чердачного перекрытий.	Страниц	Лист	Листов
Ноч. отб. Четверджак	Л. свец. Винер	Инжен. Шилкокая	Н. конст. Винер		Р	1	2
					институт ЛЕННИЛПРОЕКТ		

Инж. М. Лоджа, И. Пидалько и другие / Проект № 2.140-КР-3.011 /

Междупэтажные перекрытия многоэтажного здания



1. Анкер А<sub>2</sub> см. чертежа 2.140-КР-3.011 лист 2.
2. Анкера располагать через 4-5 метров.

2.140-КР-3.001

Схема 1

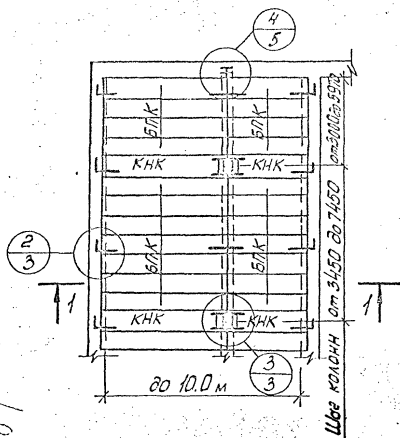
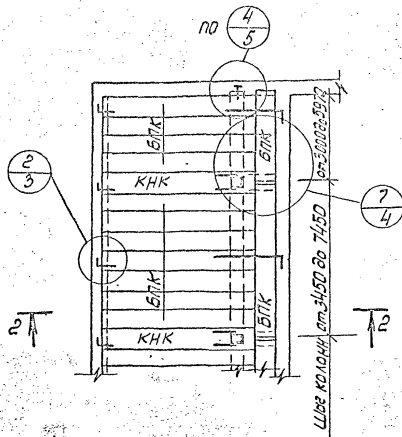
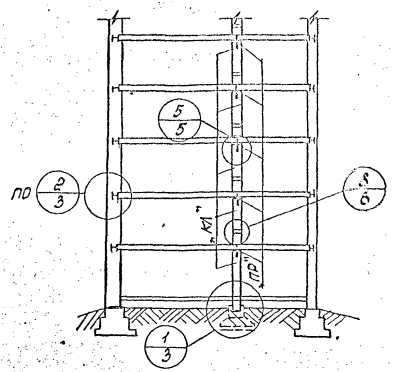


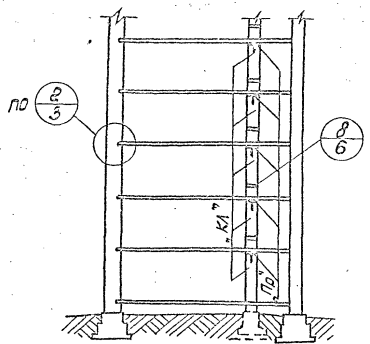
Схема 2



1-1



2-2



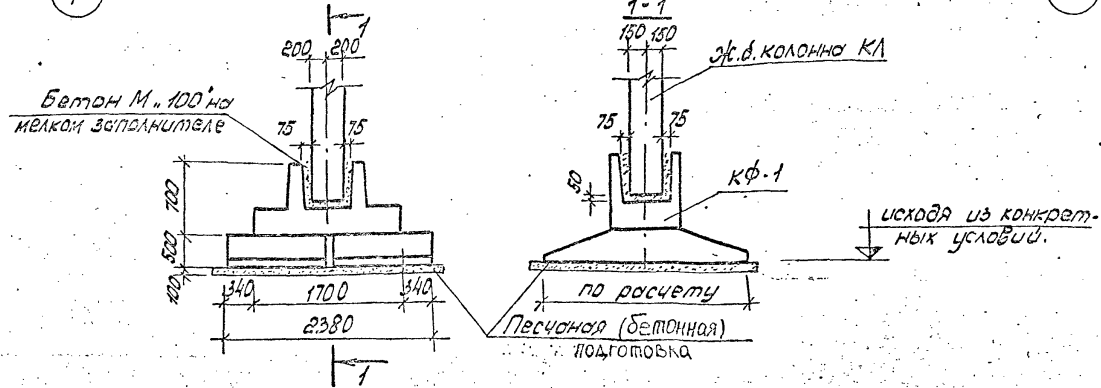
Конструкцию перекрытий по схемам 1 и 2 рекомендуется проектировать с равным или отличающимся между собой шагом колонн до 20%. При шаге колонн, отличающимся более 20%, колонны должны быть проврены на внцентренное сжатие.

Анкера располагать через 4-5 метров.

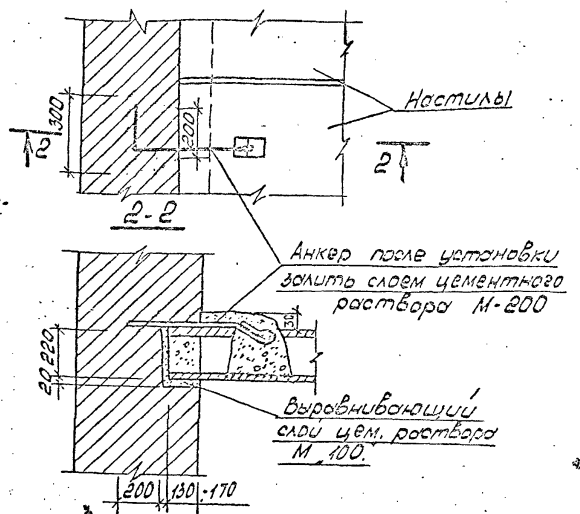
Шаг колонн, размеры и высота. Материалы. Ф. И. О. Подпись. Институт ЛенНИИПРОЕКТ

				2.140-КР-3.002			
Г.конст.	Кизовенко	М.И.		Монтажные схемы перекрытий с применением сборных железобетонных элементов.	стад.	Лист	Листов
Нач.отд.	Чернышкова	Х.И.			Р	1	1
Г. спец.	Виногра	Х.И.			Институт		
Инж.кон.	Шилова	Х.И.	20185		ЛЕННИИПРОЕКТ		
Н.конст.	Виногра	Х.И.					

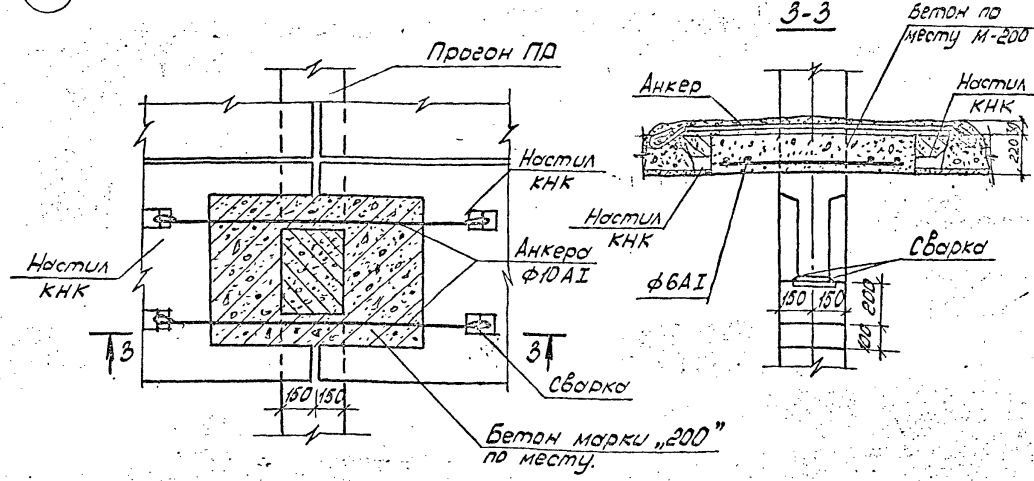
1 Деталь фундамента под колонну.



2 Деталь анкеробки настила.



3 Деталь анкеробки настила на участке пропуска колонны.



1. Характеристика основания для фундамента под колонны должна быть указана в пояснительной записке к проекту.  
 2. Зазоры между железобетонными настилами должны быть очищены от пыли и залиты цементным раствором М-100 (зазоры до 2 см).

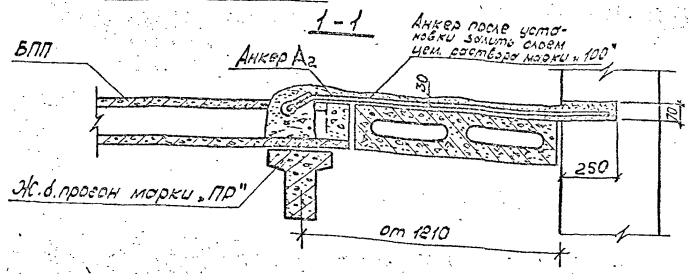
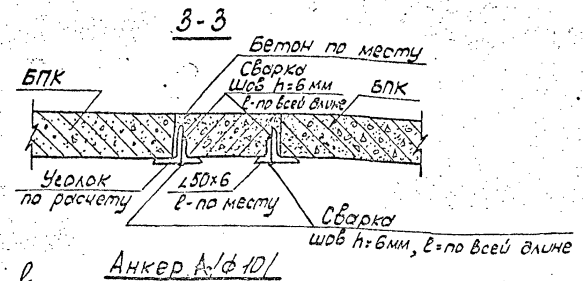
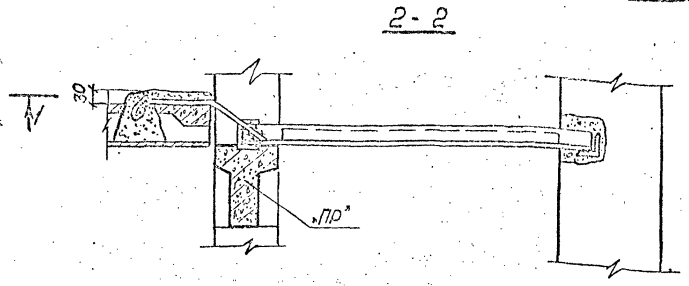
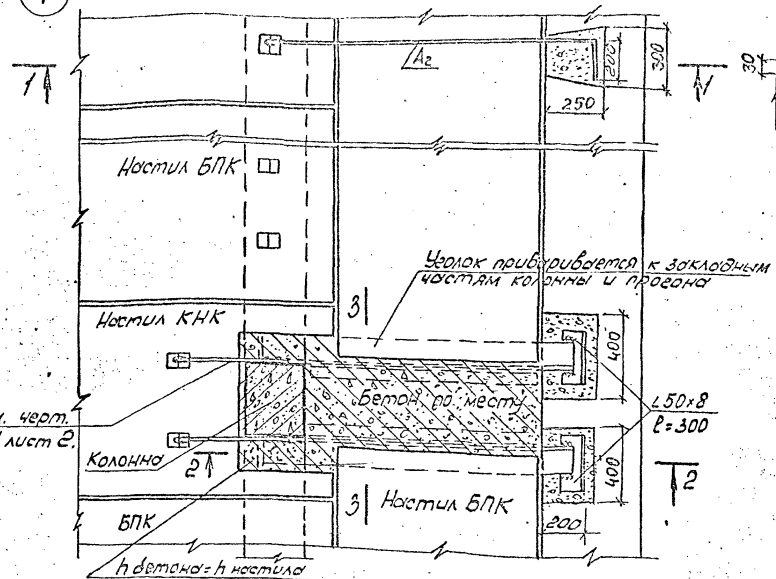
3. Размеры борозд и гнезд для опирания железобетонных настилов см. чертёж 2.140-КР-3.001

Ин. № 104/2014. Методика и смета. Автор: Ф. И. Д. Павлицы. Проект: Усть-Ижора. М.Э. С.И.Р. 4.2

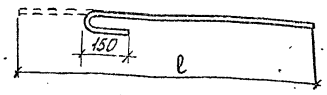
			2.140-КР-3.003		
Л.конст.	Кузьменко	Л.С.	Монтажные детали фундамента под колонны и анкеробки настилов перекрытия. Детали 1, 2, 3.	Стр.	Лист
Л.изм.	Устимарков	Л.С.		Р.	1
Л.спец.	Винтер	Л.С.		Институт	
Л.проект.		Л.С.		Институт	



7 Деталь анкеровки настила при раскладке по схеме 2.



Анкер А<sub>5</sub>.

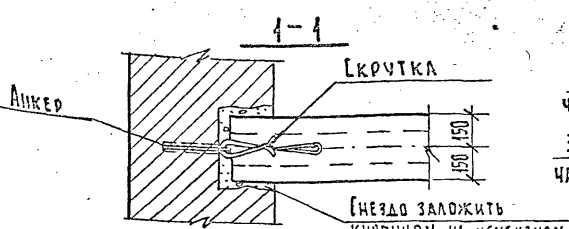
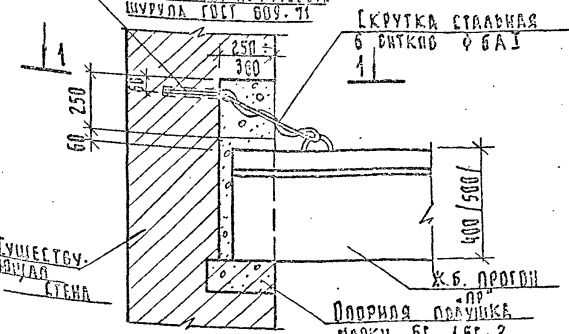


1. Перед установкой металлические изделия должны быть очищены от ржавчины (особенно на участках сварки).
2. До установки анкера в стену гнезда очистить от мусора, промыть и тщательно заделать бетоном: М<sub>100</sub>.
3. Сварные швы варить электродом марки Э-42 /ГОСТ 9467-75/.

				2.140-КР-3.004	
Л.конт.	Кувальцов	Л.пр.	Л.пр.	Монтажные детали анкерования настила перекрытий. Деталь 7.	Листов
М.конт.	Четвериков	Л.пр.	Л.пр.		Р
Л.пр.	Винер	Л.пр.	Л.пр.		институт
И.конт.	Шилова	Л.пр.	Л.пр.		ЛЕННИЛПРОЕКТ
И.конт.	Винер	Л.пр.	Л.пр.		

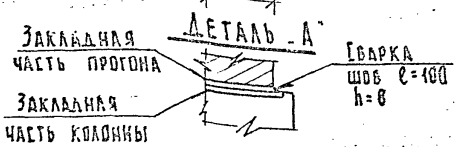
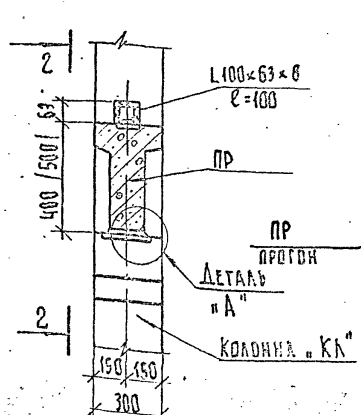
ПРОЕКТИВНЫЙ ИНСТИТУТ АВИАПРОЕКТОКСТ ТЕХНИЧЕСКИЙ ОТДЕЛ	ГЛАВ. ИНЖ. ИИСТ. А.А. КОНОСТРОКОВ /НАЧ. ОТДЕЛА ГЛАВ. ИНЖ. ПРО. В.В.С.	САВШИНСКИЙ САВНИКОВ РАВИЛОВИЧ КУЗЬМЕНКО	КОНОСТРОКОВА ПРОВЕРИЛ КОПИРОВАЛА	ДЕРОЖИНА ХОНИЧ
---	---	--	--	-------------------

4 ДЕТАЛЬ АНКЕРОВКИ Ж.Б. ПРОГОНА «ПР»

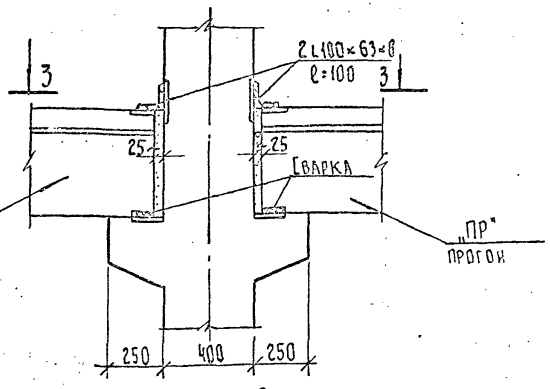


Гнездо заложить кирпичом на цементном растворе и забить бетоном М-100 с предварительной прошивкой гнезда

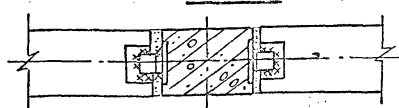
5 ДЕТАЛЬ ОПИРАНИЯ Ж.Б. ПРОГОНОВ НА КОЛОННУ



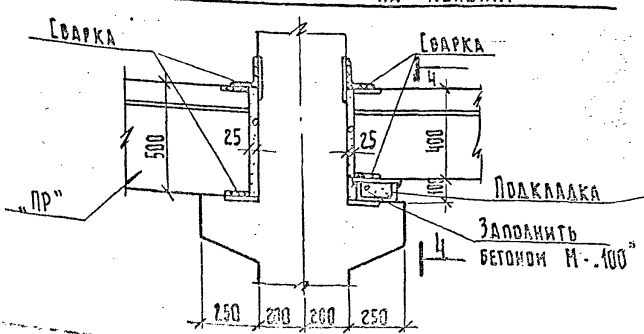
2-2



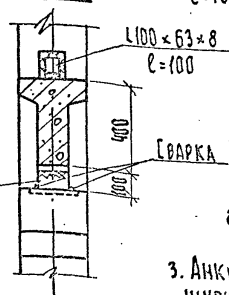
3-3



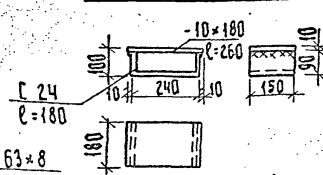
5А ДЕТАЛЬ ОПИРАНИЯ Ж.Б. ПРОГОНОВ РАЗНОЙ ВЫСОТЫ НА КОЛОННУ



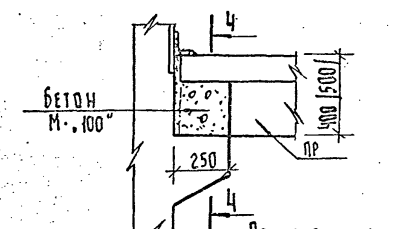
4-4



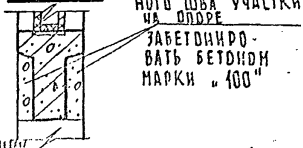
ПОДКЛАДКА



6 ДЕТАЛЬ ОБЕТОНИРОВАНИЯ ПРОГОНА НА ОПЕРЕ



4-4



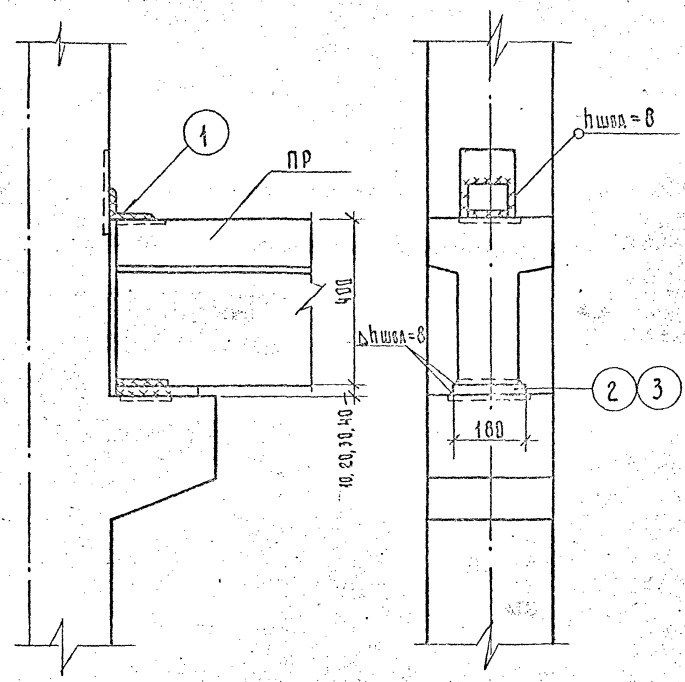
ПРИМЕЧАНИЯ

1. Наркировку приведенных узлов см. на монтажных схемах лист №2
2. Все сварные швы h шов = 8 мм электроды Э-42 ГОСТ 9467-60
3. Анкер изготавливается из путевого шурула ГОСТ 809-71 путем изменения конфигурации головки кузнецкими способами. см. лист №2

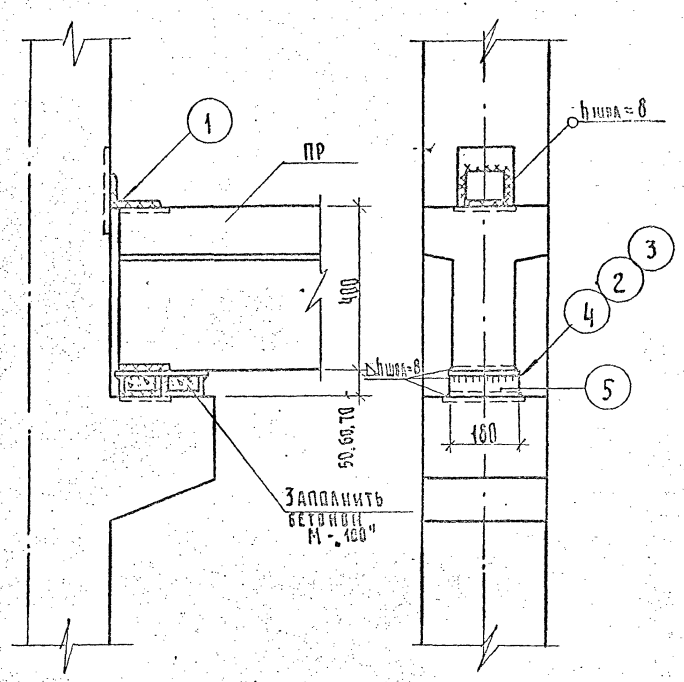
После проверки качества сварки шва участки на опоре забетонировать бетоном марки «100»

ПРОЕКТИРНИЙ ИНСТИТУТ	СА. ИНЖ. ИИСТ.	САВЦКИИ	КОНСТРУИРОВ.	СЕРГИЙ	ДЕРЖАНА
ЛЕНЖИЛПРОЕКТ	ЛА. КОНСТРУКТ.	САВЕНКОВ	ПРОВЕРКА	РАМАН	ХОНУ
ТЕХНИЧЕСКИЙ ОТДЕЛ	ЛАЧ. ОТДЕЛ	РАВИНОВА	КОМПРОБАЛ	РАЧ	ДОЛЖИКОВА
	ЛА. ИНЖ. ОП. ТА	КУЗЬМЕНКО			

5а При высоте подъема 10 - 40 мм



5б При высоте подъема 50 - 70 мм



Сварка электродом Э42 ГОСТ 9467-60  
 Спецификацию металла см. лист №7

Перекрытия

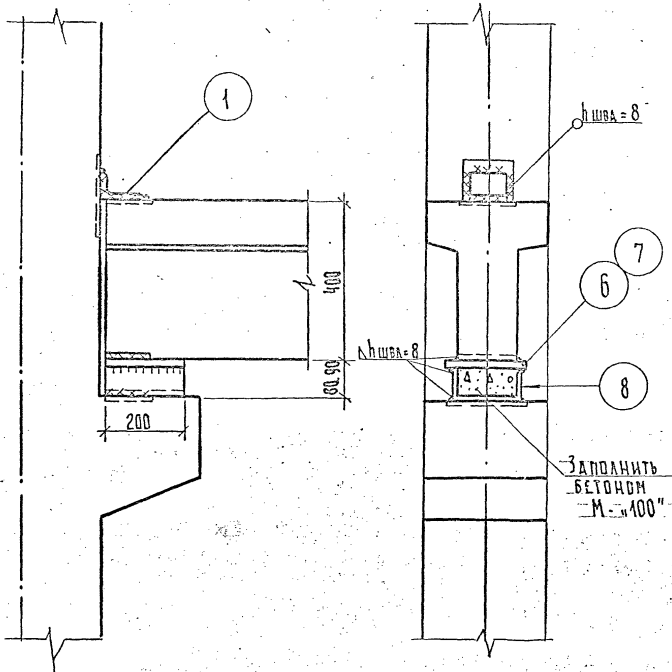
Детали опирания прогона на кладку  
 Высота подъема прогона 10 - 70 мм

24-ИТ-3/75

21/271  
 1975 лист № 6

57

При высоте подъема 80-90 мм



Сталь полдосвая — ГОСТ 103-57  
 Сталь угловая неравнобокая — ГОСТ 8510-72  
 Швеллеры — ГОСТ 8240-72  
 Металл в ст 3 кл 2 — ГОСТ 380-71\*  
 Детали подвеса прогона на 40 ÷ 70 мм см. лист N 6

СПЕЦИФИКАЦИЯ МЕТАЛЛА

Высота подвеса в мм	№ поз.	Профиль	Длина в мм	Кол-во шт.	Масса в кг		Общая
					Дного за.та	Встк за.тсв	
10	1	L 100 × 63 × 8	100	1	0.99	0.99	3.82
	2	- 10 × 180	200	1	2.83	2.83	
20	1	L 100 × 63 × 8	100	1	0.99	0.99	6.64
	3	- 20 × 180	200	1	5.65	5.65	
30	1	L 100 × 63 × 8	100	1	0.99	0.99	9.47
	2	- 10 × 180	200	1	2.83	2.83	
	3	- 20 × 180	200	1	5.65	5.65	
40	1	L 100 × 63 × 8	100	1	0.99	0.99	12.29
	3	- 20 × 180	200	2	5.65	11.30	
	4	L 100 × 63 × 8	100	1	0.99	0.99	
50	4	- 4 × 180	220	1	1.24	1.24	5.33
	5	C 10	180	2	1.55	3.10	
	1	L 100 × 63 × 8	100	1	0.99	0.99	
60	2	- 10 × 180	220	1	3.19	3.19	8.52
	4	- 4 × 180	220	1	1.24	1.24	
	5	C 10	180	2	1.55	3.10	
70	1	L 100 × 63 × 8	100	1	0.99	0.99	11.55
	3	- 20 × 180	220	1	6.22	6.22	
	4	- 4 × 180	220	1	1.24	1.24	
80	1	L 100 × 63 × 8	100	1	0.99	0.99	7.39
	6	- 10 × 200	200	1	3.14	3.14	
	8	C 18	200	1	3.26	3.26	
90	1	L 100 × 63 × 8	100	1	0.99	0.99	10.53
	7	- 20 × 200	200	1	6.28	6.28	
	8	C 18	200	1	3.26	3.26	

ДИРЕКЦИОННЫЙ ИНЖЕНЕР  
 ОБЪЕДИНЕННЫЙ ПРОЕКТ  
 ТЕХНИЧЕСКИЙ ОТДЕЛ

ГЛАВ. ИНЖ. ИИСТ.  
 ГЛАВ. КОНСТРУКТОР  
 НАЧ. ОТДЕЛА  
 ГЛАВ. ИНЖ. ОП.

САВНИКИН  
 САВНИКОВ  
 РАВИНОВИЧ  
 КУЗЬМЕНКО

КОНСТРУКТОРА  
 ПРОВЕРКА  
 КОМПРОСАЛ

С. С. М. М.  
 Р. С. М. М.

ДЕТАЛЬНАЯ  
 ХОДЯЧ

ПРОЕКТОР

АВТОР

ПРОСАВИЛ

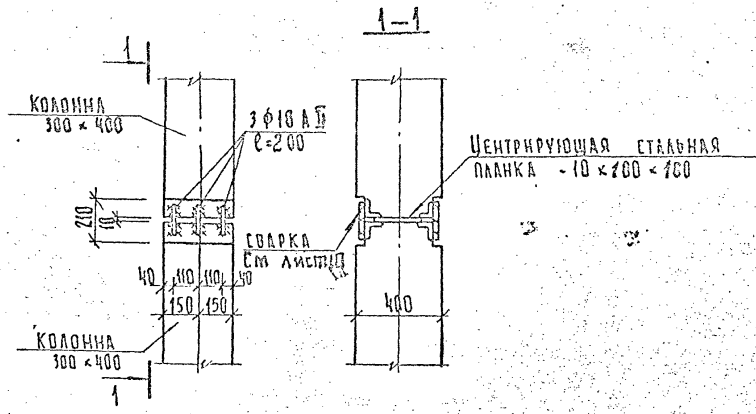
ПРОСЛА

С. С. М. М.

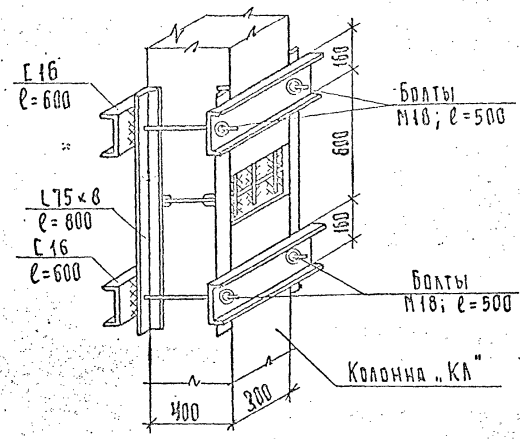
1980/01

21/00

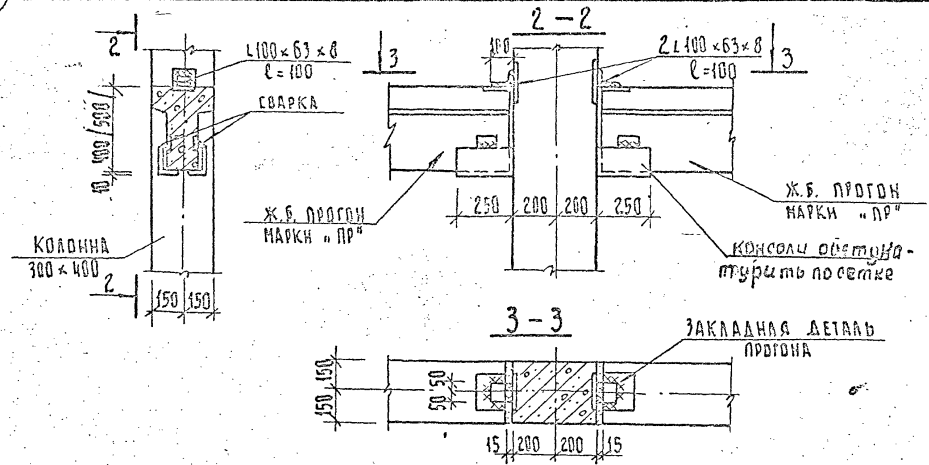
8 ДЕТАЛЬ СТЫКА КОЛОНН



9 ПРИГОТОВЛЕНИЕ ДЛЯ КРЕПЛЕНИЯ КОЛОНН ПРИ МОНТАЖЕ



10 ДЕТАЛЬ ОПИРАНИЯ Ж.Б. ПРОГОНОВ НА КОЛОННЫ С МЕТАЛЛ. КОНСОЛЯМИ

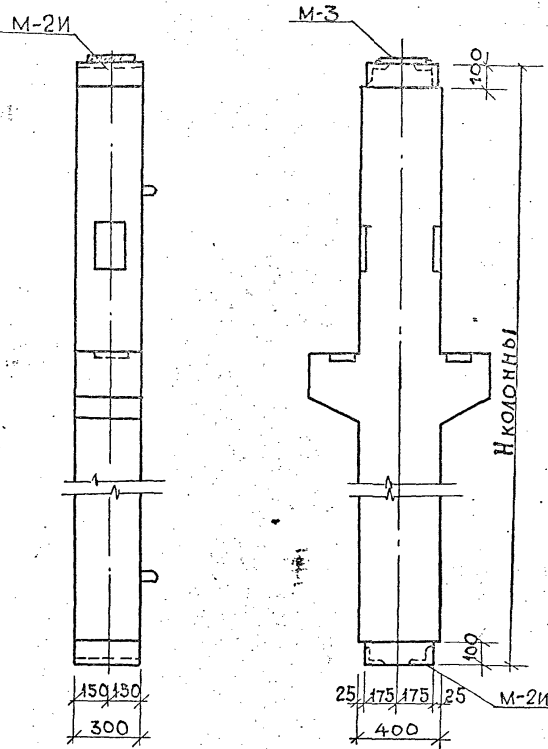


1. МЕТАЛЛИЧЕСКИЕ КОНСОЛИ КОЛОНН ДО УСТАНОВКИ ПРОГОНА ОБОРНУТЬ СЕТКОЙ И ПОСЛЕ УСТАНОВКИ ПРОГОНА ОШТУКАТУРИТЬ  
 2. ПРИ НЕОБХОДИМОСТИ ПОДНЯТЬ ОТМЕТКУ ПРОГОНА ОТНОСИТЕЛЬНО КОНСОЛИ, СДЕЛАТЬ ПОДАВКУ ИЗ ЦЕМЕНТНОГО РАСТВОРА, О ЧЕМ ДОЛЖНО БЫТЬ ОГОВОРЕНО В ПРОЕКТЕ

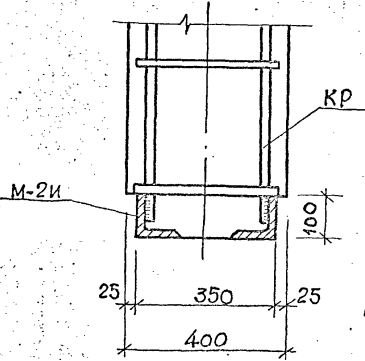
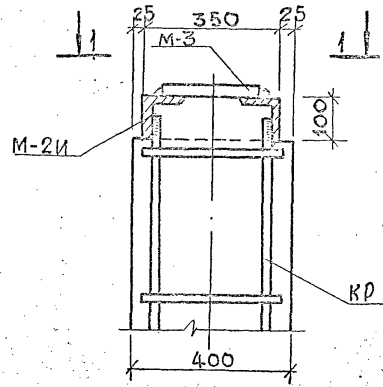
ПРОЕКТНЫЙ ИНСТИТУТ ДЕЗЖИПРОЕКТ	СА. ИНЖ. ИДЕТ	СА. КОНСТРУКТОР / ИНОС. ОТДЕЛА	СА. ИНЖ. ОП.	СВИДЕЛИКИ САДЕНЯКОВ РАБИНОВИЧ КУЗЬМЕНКО	КОНСТРУКТОР ПРЕБЕНА КОЛЫДОВА	ДЕЗЖИПРОЕКТ ХОНКИ
ТЕХНИЧЕСКИЙ ОТДЕЛ						

ПРОЕКТИНЬ ИНСТИТУТ ЛЕНЖИЛПРОЕКТ ТЕХНИЧЕСКИЙ ОТДЕЛ	ГЛАВ. ИНЖ.	САВИЦКИЙ	КОНСТРУИРОВАЛ	ДЕРОГИНА
	НАЧ. ОТДЕЛА	СЛАБОНИКОВ	ПРОВЕРИЛ	ХОМИЧ
	ГЛАВ. ИНЖ. ПРОЕКТА	ВАРОНЦОВ КУЗЬМЕНКО	КОПИРОВАЛ	КОРВАЦКАЯ

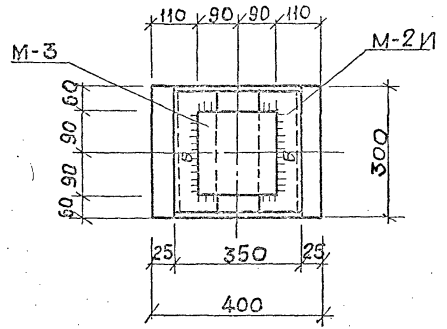
ОПАЛУБОЧНЫЙ ЧЕРТЕЖ



Разрез по колонне



1-1



1. Опалубку и армирование колонн см. альбом 1-НТ ин-та „Ленжилпроект“

2. По согласованию с заводом „Стройдеталь“ Укр.

Закладной элемент М-2 (см. альбом 1-НТ) при изготовлении колонн заменить на М-2И, разработанной на листе №0; М-2И приварить к каркасу колонны „КР“

3. Спецификацию на закладные элементы см. на листе №0.

Перекрытие

УГОЛОВНИК КОЛОНЫ

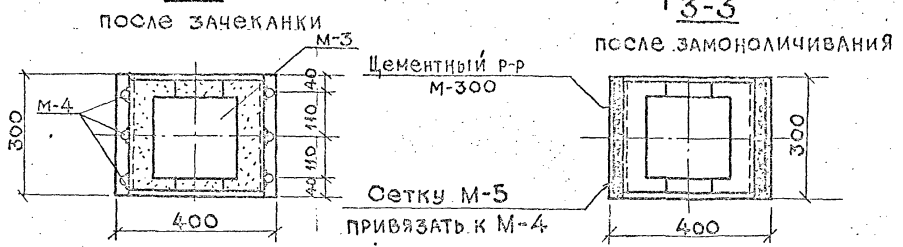
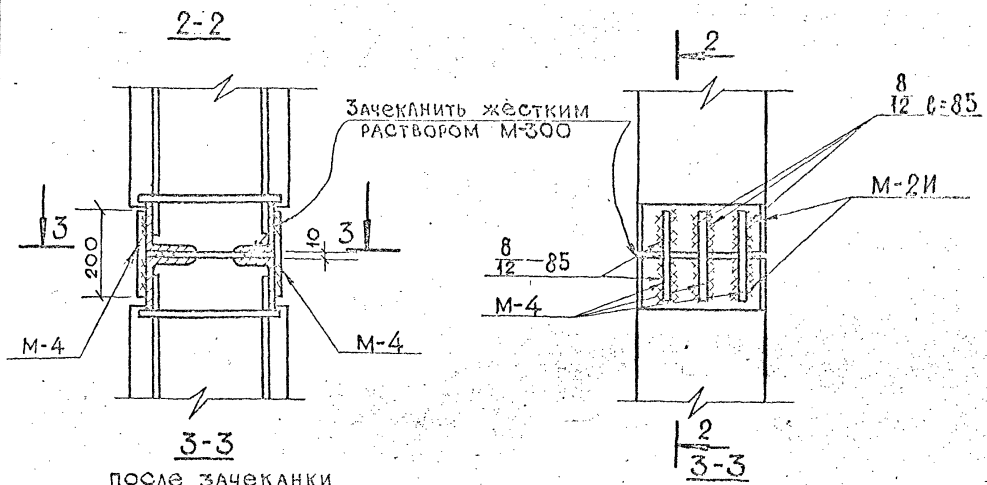
21/03/75

21/275-1

Деталь стыка колонны

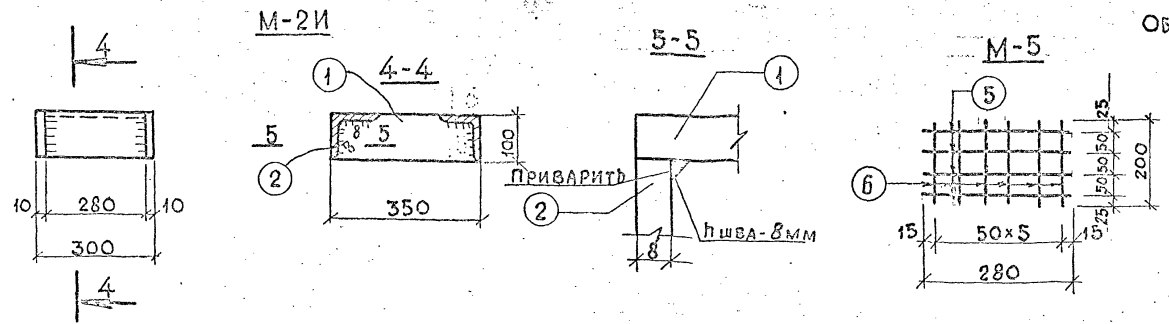
Спецификация стали на один элемент

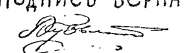
Марка элем.	№ поз.	Профиль	Длина мм	Кол. шт.	Масса кг
М-2И	1	-100x10	350	2	5,5
	2	∠100x8	280	2	6,8
М-3	3	-180x10	180	1	2,8
М-4	4	∅18 АІІ	200	3	1,2
М-5	5	∅4 ВІ	280	4	0,1
	6	∅4 ВІ	200	6	0,1



Оголовки колонн см. на листе №9

СОГЛАСОВАНО:  
 Объединение "Стройдеталь" Укр  
 Нач. ОТК п/п /Адабыченко/  
 13.06.75



Подпись верна:  
 /Кузьменко/

Проектный институт  
 «ЕНЖИПРОЕКТ»  
 Единичный отдел  
 Гл. инженер-инст.  
 Гл. конструктор  
 Нач. отдела  
 Гл. инж. проекта  
 Конструировал  
 Проверил  
 Копировала  
 Савицкий  
 Сдобников  
 Воронцов  
 Кузьменко  
 Дерюгина  
 Хомич  
 Кервацкая

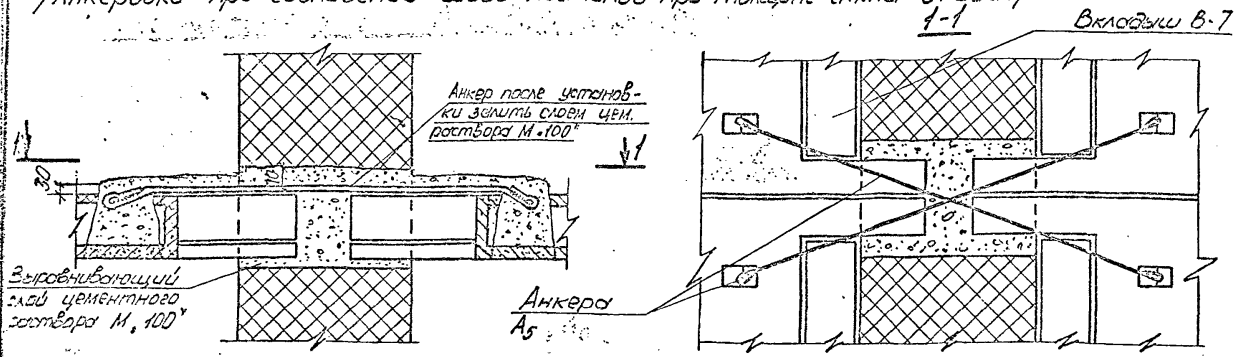
Перекрытия

Деталь стыка колонны

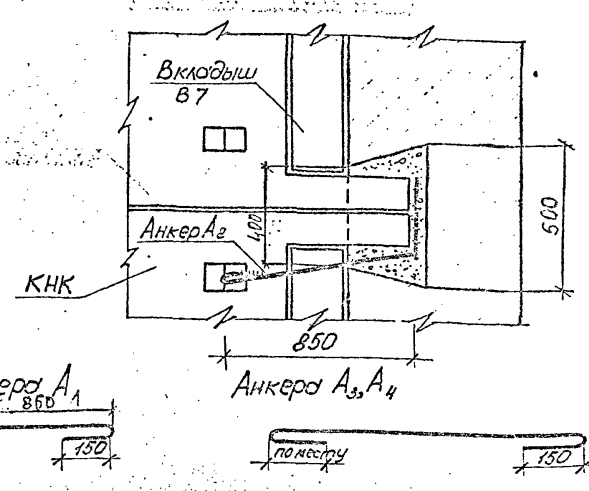
24-НТ-3/75

21/275-2  
 1975 АНСТ/Ю

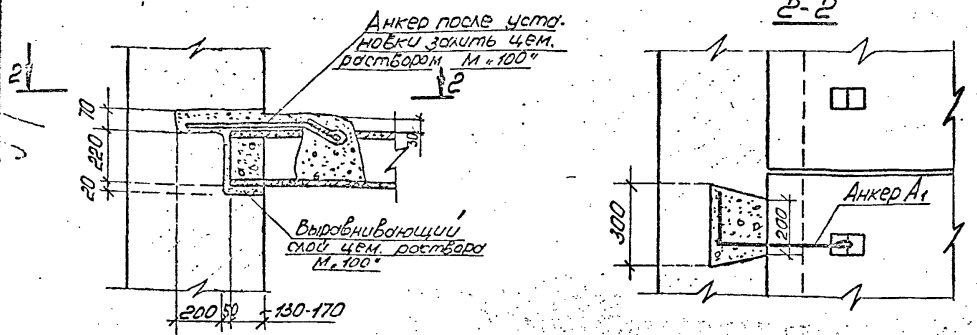
Анкеровка настилов с выпускными ребрами во внутренней стене.  
Анкеровка при совпадении швов настилов при толщине стены 51-90 см.



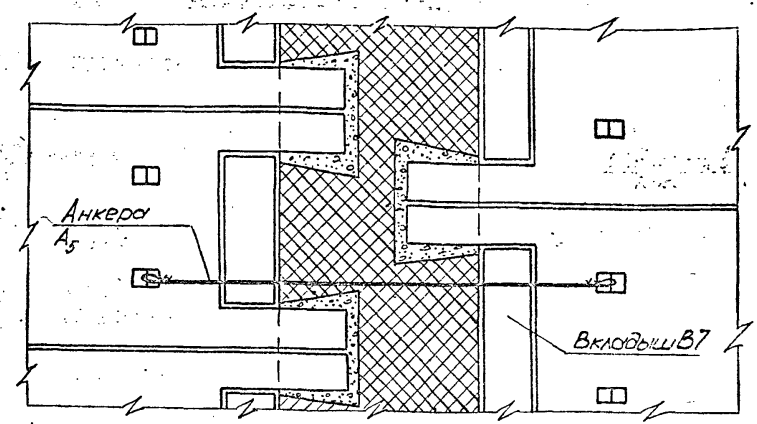
Анкеровка для однопролетных звеньев.



Анкеровка настилов в наружной стене.



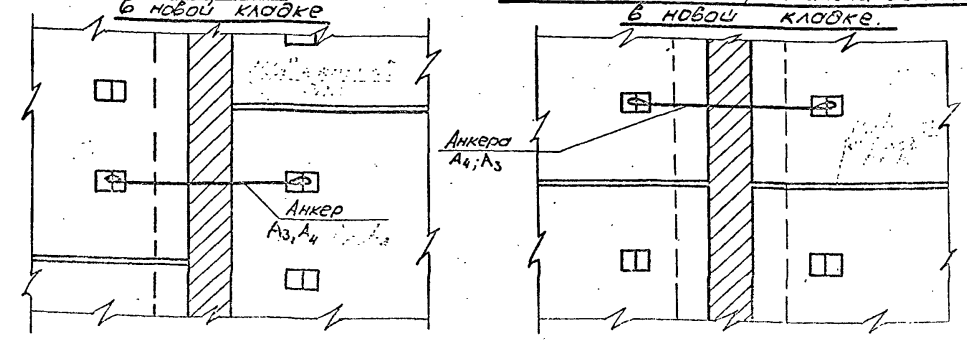
Анкеровка настилов с выпускными ребрами во внутренней стене при несоблюдении швов настилов при толщине стены 51-90 см.



Анкеровка настилов без выпускных ребер во внутренней стене.

Анкеровка при несоблюдении швов настилов в новой кладке

Анкеровка при совпадении швов настилов при толщине стены 38 и более в новой кладке.



2.140-КР-3.011			Лист 1	Лист 2
Детали анкеровки настилов.			р	2
			Институт ДЕНПРОЕК	

Ш.И. и подл. Удильс и Бата. Взамен ш.И. Слесарь Ф.И. О. Начальств. Удильс М.Е.

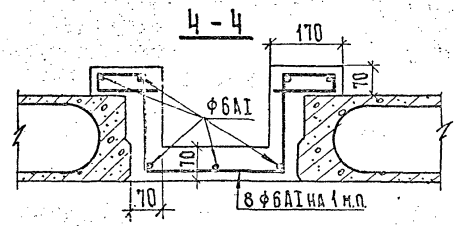
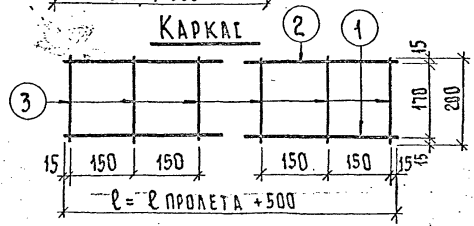
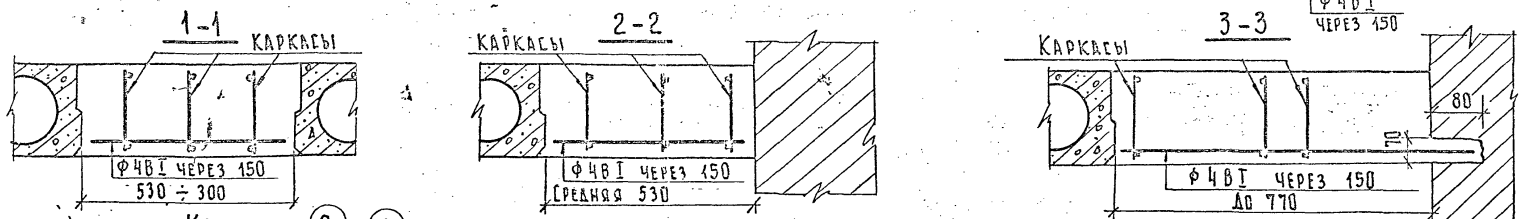
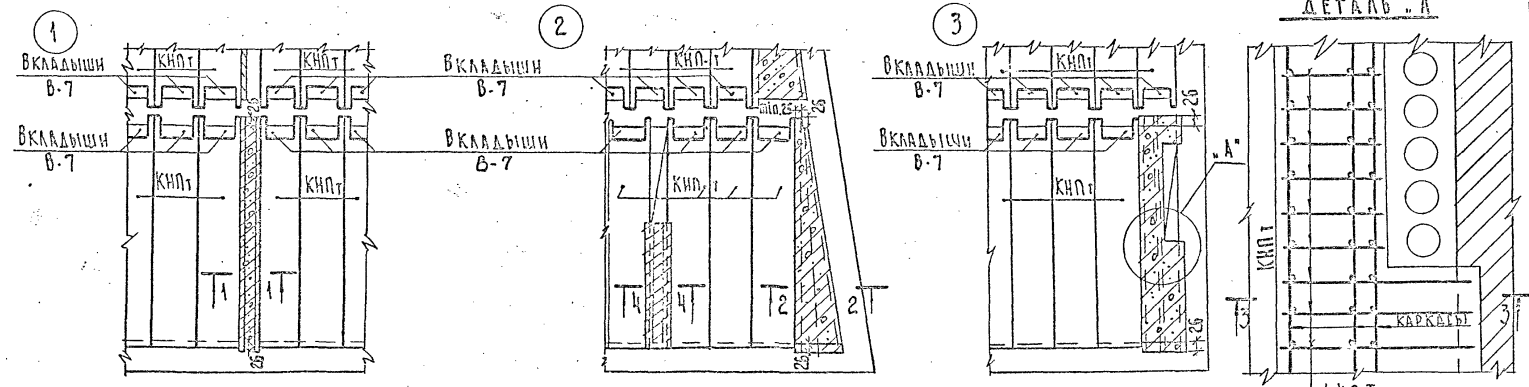


Марка	Поз.	Профиль	Длина е мм	Кол.	Масса ед., кг			Примечание
					Поз.	Всех	Всего	
A <sub>1</sub>		φ 10 AI	1240	1	0.77	0.77	0.77	
A <sub>2</sub>		φ 10 AI	1830	1	1.13	1.13	1.13	
A <sub>3</sub>		φ 10 AI	1200	1	0.74	0.74	0.74	
A <sub>4</sub>		φ 10 AI	2400	1	1.48	1.48	1.48	
A <sub>5</sub>		φ 10 AI	700	1	0.43	0.43	0.43	

Инв. № табл. Поставл. и дата изготовления. № классификац. Ф. И. О. Поставл. № табл. Инв. № табл. Поставл. и дата изготовления. № классификац. Ф. И. О. Поставл. № табл. Инв. № табл. Поставл. и дата изготовления. № классификац. Ф. И. О. Поставл. № табл.

1. Анкеры выполнять из горячекатанной круглой стали класса 10 AI ГОСТ, 5781-82.
2. Перед установкой металлические изделия должны быть очищены от ржавчины.

ДЕРЮГИНА  
 ХОДИУ  
 СЕВЕРИНА  
 КОСТУРОВА  
 ПРОВЕРКА  
 КОПИРОВА  
 САВИЧКИН  
 СЛАВНИКОВ  
 РАВИНОВА  
 КУЗНЕЧЕКО  
 Б. И. И. И. И.  
 И. А. КОНСТРУК.  
 И. А. ОТЕЛА  
 И. А. И. А. П.  
 И. А. И. А. П.  
 ТЕХНИЧЕСКИЙ ОТДЕЛ



СПЕЦИФИКАЦИЯ АРМАТУРЫ НА ДАНН КАРКАС

ДЛИНА БАЛКИ	№ ПОЗ.	Эскиз	Ф	ДЛИНА В ММ	К-ВО ШТ.
282-412	1	2800 - 4100	10АII	2800 - 4100	1
	2	2800 - 4100	6АI	2800 - 4100	1
	3	200	6АI	200	20-27
422-522	1	4200 - 5200	12АII	4200 - 5200	1
	2	4200 - 5200	6АI	4200 - 5200	1
	3	200	6АI	200	27-34
532-622	1	5300 - 6200	14АII	5300 - 6200	1
	2	5300 - 6200	6АI	5300 - 6200	1
	3	200	6АI	200	35-41
632-772	1	6300 - 7700	16АII	6300 - 7700	1
	2	6300 - 7700	6АI	6300 - 7700	1
	3	200	6АI	200	42-51

1. При величине монолитного участка от 200 до 300 мм устанавливать два каркаса.
2. Бетон для монолитных участков М - 200
3. Защитный слой для позиции 1 и 2 - 2 см.

Проектный институт  
**ЛЕНЖИПРОЕКТ**  
 ТЕХНИЧЕСКИЙ ОТДЕЛ

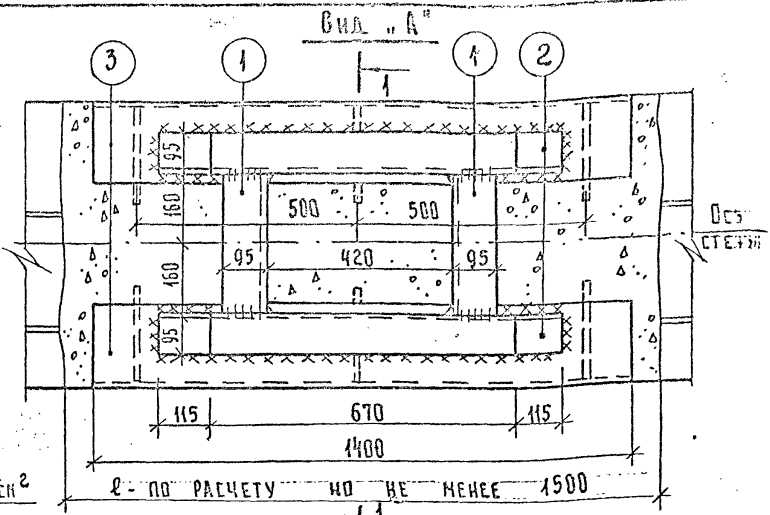
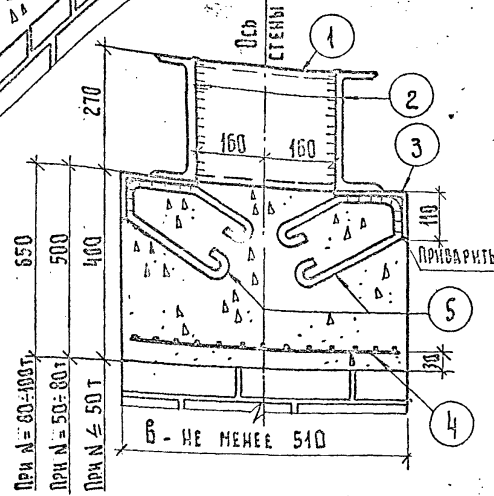
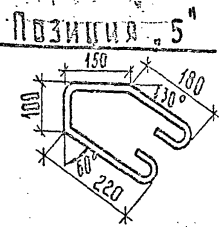
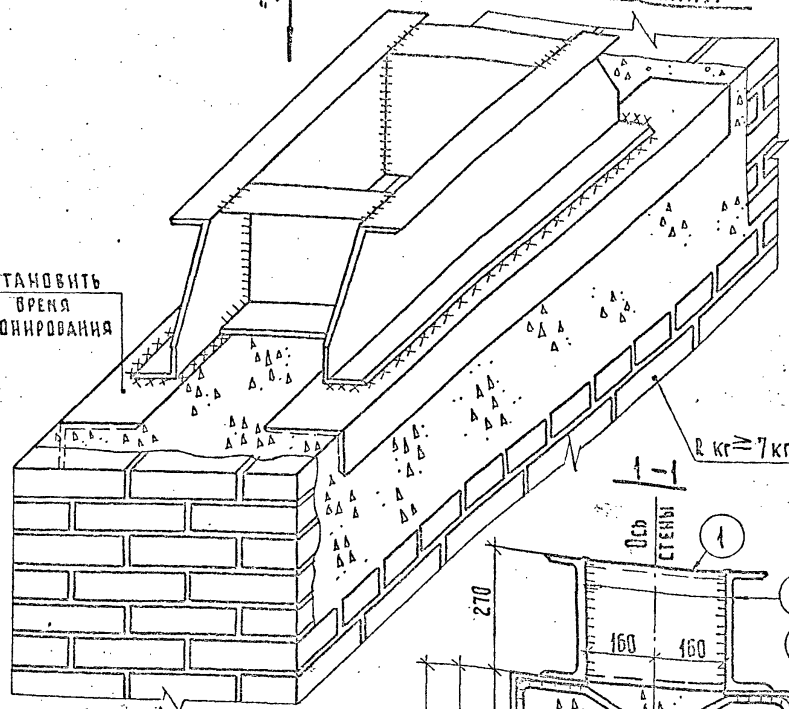
ГЛАВНЫЙ ИНЖ. ИИСТ.  
 ГЛАВ. КОНСТРУКТОР  
 НАЧ. ОТДЕЛА  
 ГЛАВ. ИНЖ. ОП.

СЛОВАККИ  
 СЛОВАККОД  
 РАВНОДУШ  
 КУЗЬМЕНКО

КОНСТРУИРОВАЛ  
 ПРОВЕРИЛ

ДЕРЖАЮЩИЙ  
 ХОЗЯИН

ПЕШИЙ ДИА. ОСНОВАНИЯ ПОД КОЛОННУ.



СПЕЦИФИКАЦИЯ		МЕТАЛЛА		МАССА Б. КГ		
НАИМЕНОВАНИЕ	К-Т ПОЗ.	ПРОФИЛЬ	ДЛИНА мм	КОЛ-ВО шт.	ОДНОЙ ПОЗ.	ВСЕХ ПОЗ.
Основа под колонну / башмак /	1	С 27	320	2	8.9	17.8
	2	С 27	900	2	25.0	50.0
Опорные уголки	3	С 180x110x10	1400	2	31.1	62.2
Арматурная сетка	4	φ 5 В I	по месту	1	С ячейками 50x50 мм	
Закаленные детали	5	φ 2 А I	700	6	0.61	3.66

и технического состояния. При необходимости вызвать представителя ин-та "ЛЕНЖИПРОЕКТ".

3. Под опорные уголки сделать бетонное основание из бетона М-200 армированное сеткой φ 5 В I с ячейками 50x50 мм.

4. Площадь бетонного основания принимается из условия прочности кирпичной кладки/существующей/ в  $R \leq R_{ка}$ .

5. При толщине стены более 64 см ширину бетонного основания принимать 64 см.

6. Все швы варить электродом Э42-8 ГОСТ 9467-60 в 2-х местах.

1. Основа под колонну, ставить по оси стены
2. Перед установкой башмака на стену произвести тщательное обследование существующей стены с целью определения ее несущей способности

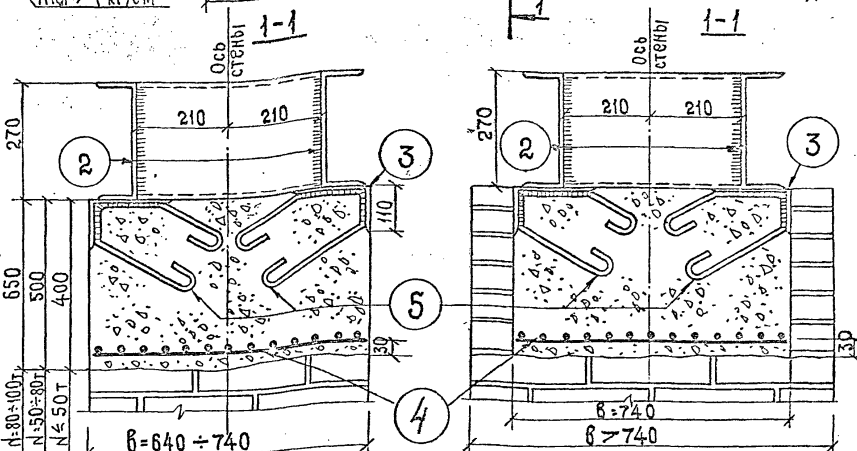
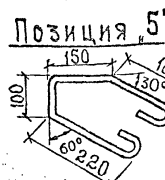
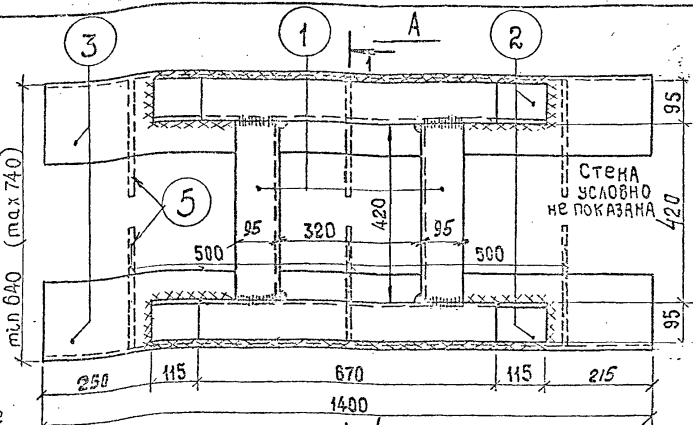
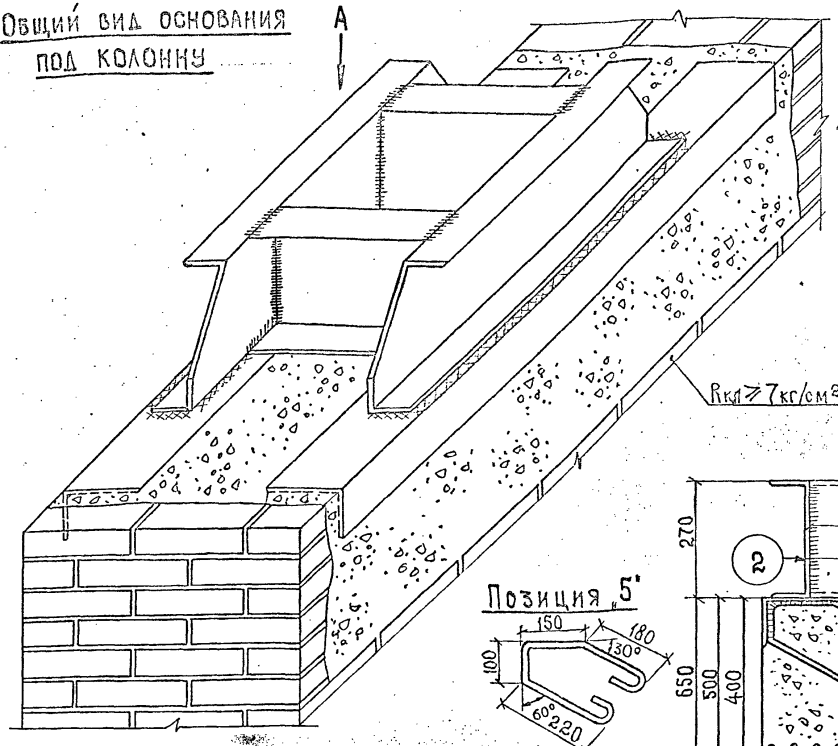
Перекрытие

Основа под колонну, устанавливаемую вдали от стены.

24-ИТ-3/75 21/270 1975г Лист №3

ПРОЕКТНЫЙ ИНСТИТУТ <b>ЛЕННИЛПРОЕКТ</b>	ОТДЕЛ ТРУДИТСКОГО РАЙОНА	ДИР. И-ТА	САДИЦКИЙ	КОНСТРУКТОР	ДЕРОУГИНА
		НАЧ. ОТДЕЛА	САДОВНИКОВ	ПРОВЕРИ	ХОМИЧ
	РАЙОН. ПР.	САДОВНИКОВ	КОПИРОВАЛА	КОПИРОВАЛА	КОПИРОВАЛА
		ВОРОНЦОВ			
		КУЗЬМЕНКО			

**Общий вид основания под колонну**



**Спецификация металла**

Наименование	№ поз.	Профиль	Длина мм	Кол-во шт	Масса в кг	
					Одной поз.	Всех поз.
Основание под колонну (Башмак)	1	С27	420	2	116	23.2
	2	С27	900	2	25.0	50.0
Опорные уголки	3	С80-100x10	1400	2	31.1	62.2
Арматурная сетка	4	с5ВІ по месту		1	с ячейками 50x50 мм	
Закладные детали	5	с12АІ	700	6	0.61	3.66

1. Основание под колонну ставить по оси стены.
2. Перед установкой башмака на стену произвести тщательное обследование существующей стены с целью определения ее несущей способности и технического состояния. При необходимости вызвать представителя института "Ленжилпроект".
3. Под опорные уголки сделать основание из бетона М-200, армированное сеткой с ячейками 50x50 мм.
4. Площадь бетонного основания принимается из условия прочности кирпичной кладки (существующей)  $\frac{R_{кп}}{\gamma} \leq R_{кл}$ .
5. При толщине стены больше 740 мм, решение по облицовке железобетонного пояса должно оговариваться в проекте.
6. Все швы варить электродом Э42. ГОСТ 9467-60.

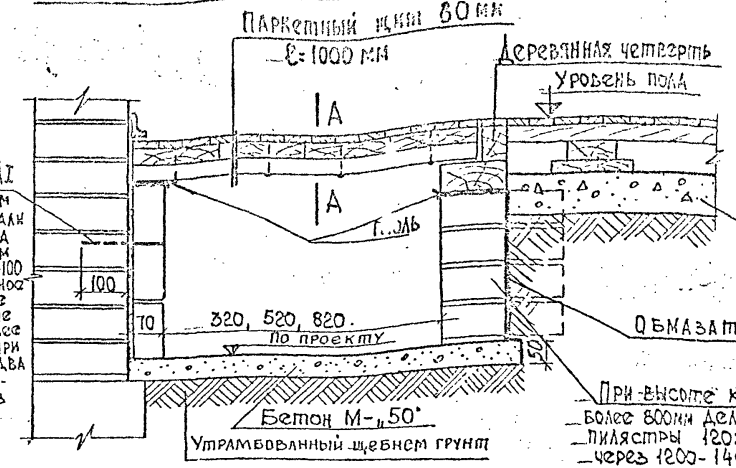
Перекрытия

Основание под колонну устанавливаемую поперек стены

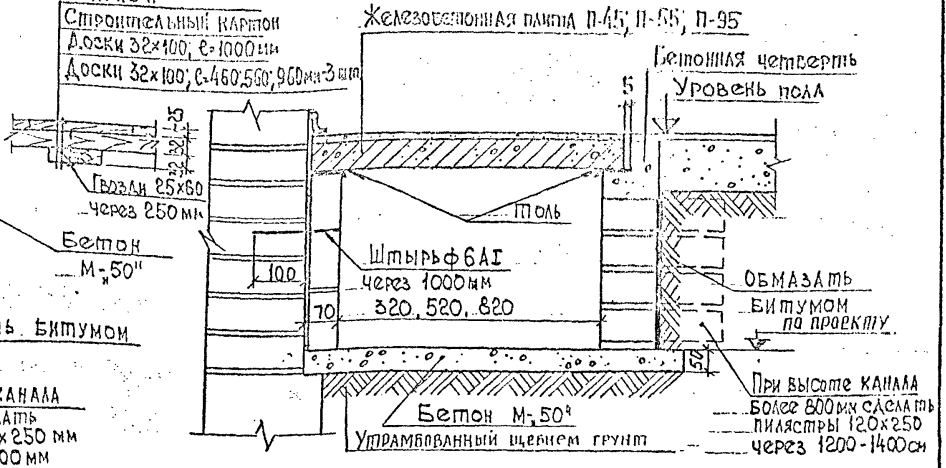
24-ИТ-3/15 21/279 1975

Проектная организация: **ЛЕНХИЛПРОЕКТ**  
 Проект: **Перекрытия**  
 Инженер: **Л. И. Ж. ПР.**  
 Конструктор: **Л. И. Ж. ПР.**  
 Нач. отдела: **Л. И. Ж. ПР.**  
 Механический отдел: **Л. И. Ж. ПР.**  
 Директор: **Л. И. Ж. ПР.**  
 Проверил: **Л. И. Ж. ПР.**  
 Согласовано: **Л. И. Ж. ПР.**  
 Конструктор: **Л. И. Ж. ПР.**  
 Проверил: **Л. И. Ж. ПР.**  
 Директор: **Л. И. Ж. ПР.**  
 Проектная организация: **Л. И. Ж. ПР.**  
 Проект: **Перекрытия**  
 Инженер: **Л. И. Ж. ПР.**  
 Конструктор: **Л. И. Ж. ПР.**  
 Нач. отдела: **Л. И. Ж. ПР.**  
 Механический отдел: **Л. И. Ж. ПР.**  
 Директор: **Л. И. Ж. ПР.**  
 Проектная организация: **Л. И. Ж. ПР.**  
 Проект: **Перекрытия**  
 Инженер: **Л. И. Ж. ПР.**  
 Конструктор: **Л. И. Ж. ПР.**  
 Нач. отдела: **Л. И. Ж. ПР.**  
 Механический отдел: **Л. И. Ж. ПР.**  
 Директор: **Л. И. Ж. ПР.**

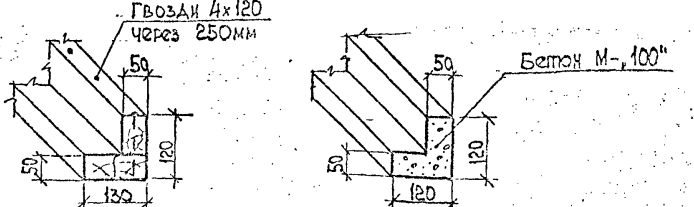
**ПОД ПАРКЕТНЫЙ ИЛИ ДОЩАТЫЙ**



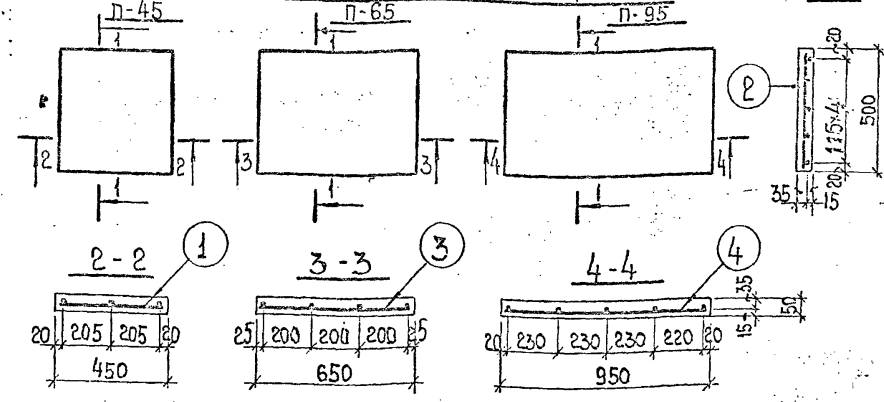
**А-А ПОД МОЗАИЧНЫЙ ИЛИ ИЗ МСЛАХОВЫХ ПЛИТОК**



**Деревянная четверть Сборная бетонная четверть с=100 мм**



**Железобетонные плиты П-45, П-65, П-95**



**СПЕЦИФИКАЦИЯ АРМАТУРЫ НА ОДНУ ПЛИТУ**

МАРКА ПЛИТЫ	Сетка	№ поз.	Эскиз	Ф мм	Длина в мм	К-во стержн.	Общая длина в м.
П-45	С-1 шт. 1	1	430	4В1	430	5	2.15
		2	480	4В1	480	3	1.44
П-65	С-1 шт. 1	3	630	4В1	630	5	3.15
		2	480	4В1	480	4	1.92
П-95	С-1 шт. 1	4	930	4В1	930	5	4.65
		2	480	4В1	480	5	2.40

**Основные показатели на одну плиту**

МАРКА ПЛИТЫ	Масса элемента в кг.	РАЗМЕРЫ В ММ			РАСХОД МАТЕРИАЛА		СОДЕРЖАНИЕ СТАЛИ В М <sup>3</sup> БЕТОНА	МАРКА БЕТОНА
		Длина	Ширина	Высота	Бетон в м <sup>3</sup>	Сталь в кг.		
П-45	27.5	450	500	50	0.011	0.36	33	200
П-65	40.0	650	500	50	0.016	0.53	31	200
П-95	60.0	950	500	50	0.024	0.70	29	200

- По данному чертежу устройство каналов выполнять только при отсутствии грунтовых вод в районе канала.
- Стенки и пиллястры выполнять из кирпича М-75 ГОСТ 503-71 на растворе М-25.
- Если канал не примыкает к стене ограждающие стенки выполнять одинаковыми - толщиной в полкирпича.
- Сварные сетки выполнять в соответствии с СНиП III-V 1-70.
- Кирпичные стенки прямиков, соприкасающиеся с грунтом, обмазать горячим битумом за 2 раза.

ВЗАМЕН 18/204

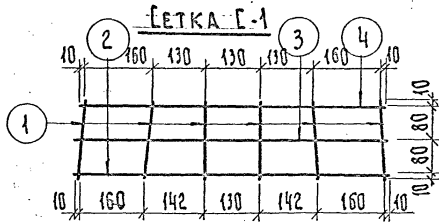
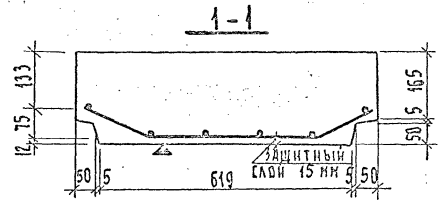
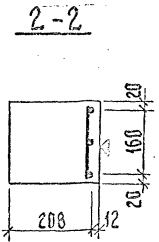
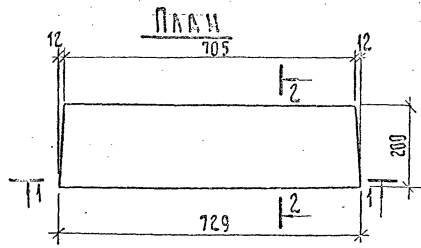
Перекрытия

Подпольные каналы для трубопроводов и железобетонные плиты П-45, П-65, П-95.

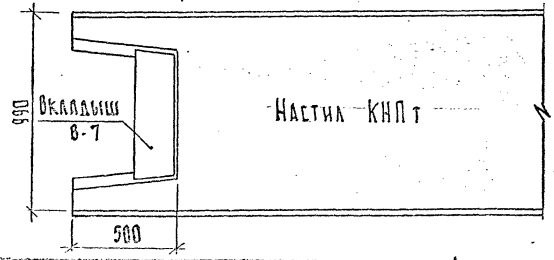
24-НТ-3/75

18/205  
1975г. Лист 15

ПРОЕКТИРОВАЛ А.С. КОСЫХ	ТЕХНИЧЕСКИЙ ОТДЕЛ	А. ИЩ. ИЩТ.	САДНИКОВ РАЙОННОЕ КУЗЬМЕНКО	САВЦКИЙ САДНИКОВ РАЙОННОЕ КУЗЬМЕНКО	КОНСТРУКТОР ПРЕБЕРКА КОИДОВАЛА	ДЕРЖИТЕЛЬ ХОЛКУ



ПРИМЕР УКЛАДКИ ВКЛАДЫША



СПЕЦИФИКАЦИЯ АРМАТУРЫ НА ОДИН ВКЛАДЫШ								
Марка элемента	Марка и к-во сеток	№ поз.	Эскиз	φ мм	Длина мм	К-во шт.		Объем бетона в м³
						в одн. сетке	в одн. эл-те	
В-7	С-1 шт. 1	1		40I	180	6	6	1.03 м³
		2		40I	754	1	1	0.73 м³
		3		40I	742	1	1	0.71 м³
		4		40I	730	1	1	0.71 м³

ОСНОВНЫЕ ПОКАЗАТЕЛИ НА ОДИН ВКЛАДЫШ								
Марка элемента	Масса в кг при X=600 кг/м³ керамзита	РАЗМЕРЫ в мм			Марка керамзита кг/м³	Объем керамзита в м³	Масса стали в кг	Кол-во стали на м² поверхности
		Длина	Ширина	Высота				
В-7	18.3	200	729	220	600	0.0305	0.33	11

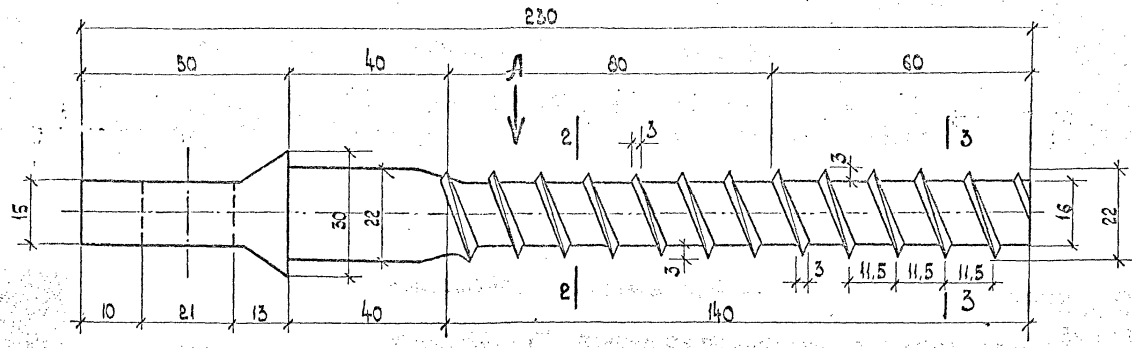
- Примечания
1. Вкладыш укладывать на цементном растворе М-100.
  2. Сварную сетку выполнять из холоднокатанной проволоки ГОСТ 2590-71 в соответствии с СН и П III в. 1-70.
  3. Поверхность отштукатуренная и должна быть гладкой подготовленной под шпаклевку.
  4. Вкладыш делать из керамзитобетона М-200.

ПЕРВОИЗДАНИЕ

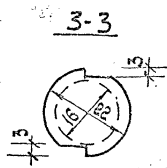
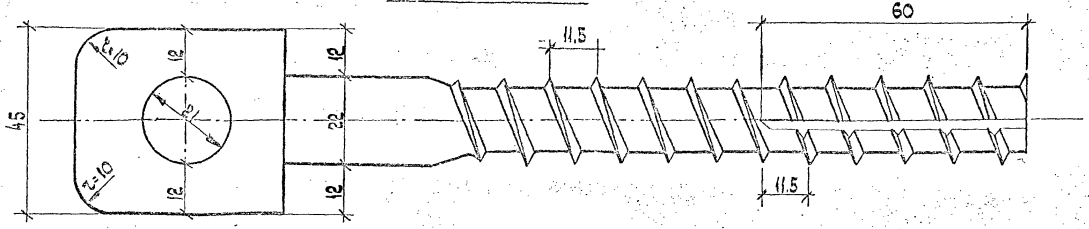
ВКЛАДЫШ В-7  
ПЛАВУЧОК И АРМИРОВАННЕ

В-7  
24-ИТ-3/78  
1975

Проектный институт «ЛЕНЖИЛПРОЕКТ» Технический отдел	Гл. инж. инст.	САВУЦКИЙ	Конструктор	САВУЦКИЙ	Инженер	Адрес
	Гл. конструктор Над. отделом Гл. инж. пр.	САВВИКОВ РАВИНОВИЧ КУЗЬМЕНКО	Проектировщик Копировщик	САВВИКОВ РАВИНОВИЧ КУЗЬМЕНКО	Инженер Инженер	Холмич



Вид А



Примечания.

Анкерные болты изготавливаются из путевого шурупа ГОСТ-89-71 путём изменения конфигурации головки кузнечным способом.

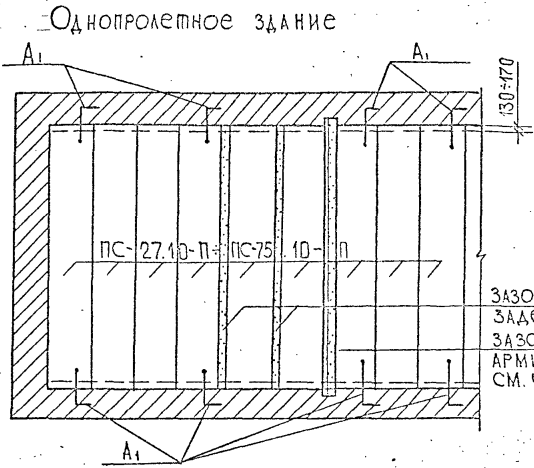
Перекрытия

Анкер

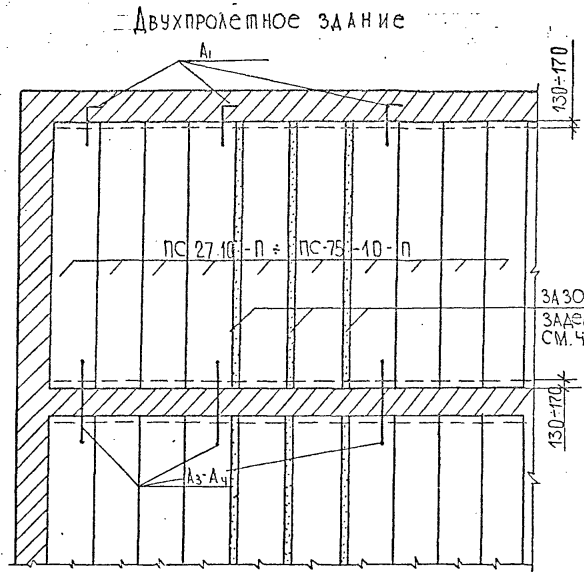
24-НТ-3/15

М-11  
1975 г. Лист 1 из 13

98.01.01-051-1101/С.И.Горюхович



Зазоры от 2 см до 6 см.  
 Заделать бетоном М-100  
 зазоры от 6 см до 20 см  
 армировать каркасами  
 см. чертёж 2.140-КР-30.19



Зазоры от 2 см до 6 см.  
 Заделать бетоном М-100  
 см. чертёж 2.140-КР-30.19

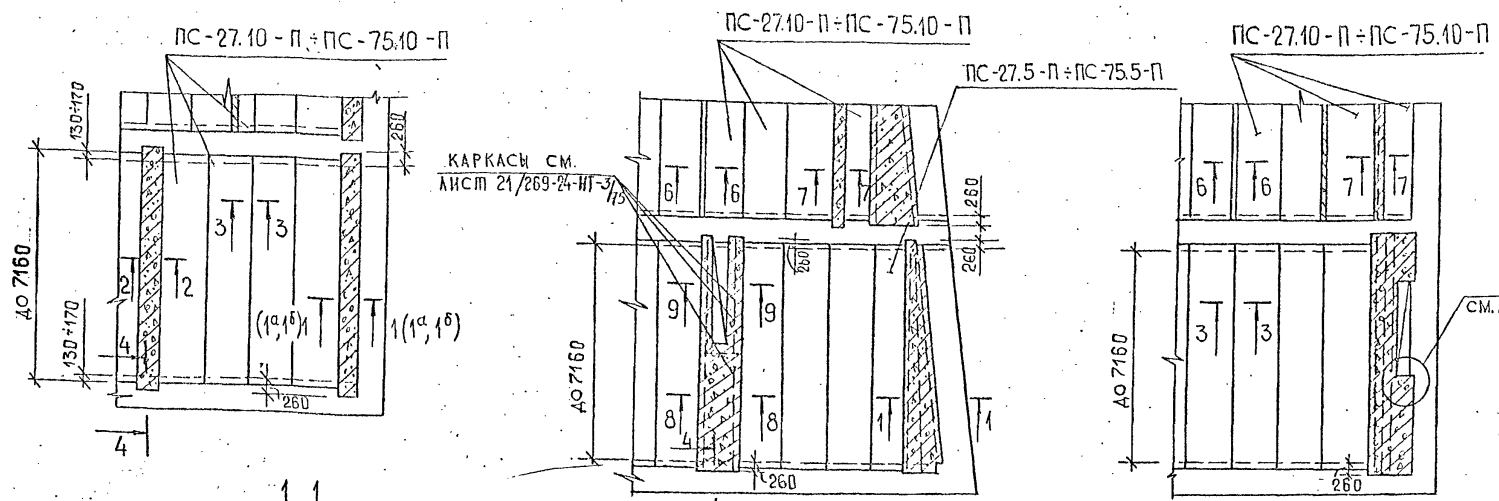
1. Зазоры между керамзитобетонными настилами ( $\leq 50$ ) должны быть очищены от пыли и заделаны цементным раствором М-100 (см. сеч. 3-3 лист 2)
2. Глубина пробиваемой борозды не должна превышать 18 см.
3. Монолитные участки и зазоры между настилами армировать и бетонировать по деталям и узлам черт. 2.140-КР-3.019
4. Анкера располагать через 4-5 метров
5. Анкера и анкерровку настилов см. чертежи 2.140-КР-3.011 (лист 1 и 2) А1, А3, А4.
6. Данный лист см. совместно с листами 2.140-КР-3.019

Ген. директор  
 Отдел УКР  
 ГОЛУБИН  
 Подпись и дата  
 Взам. инв. №  
 25.06.02/С.И.Горюхович

2.140-КР-3.0.18

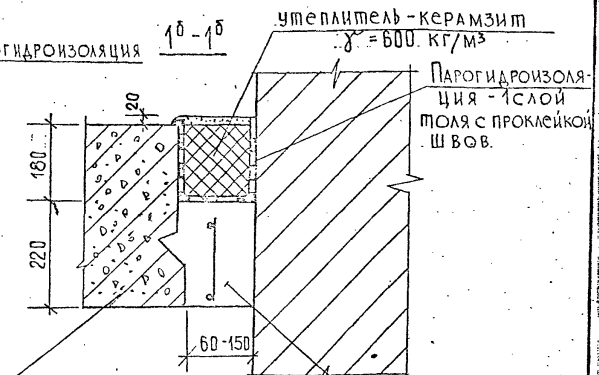
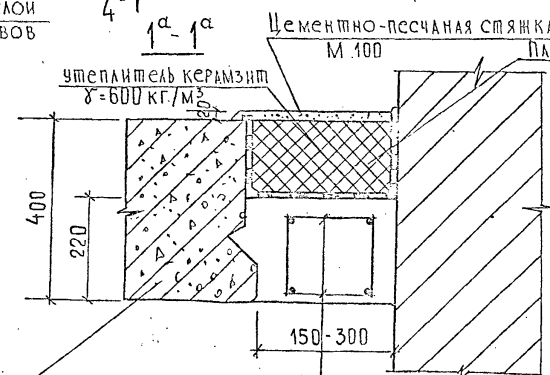
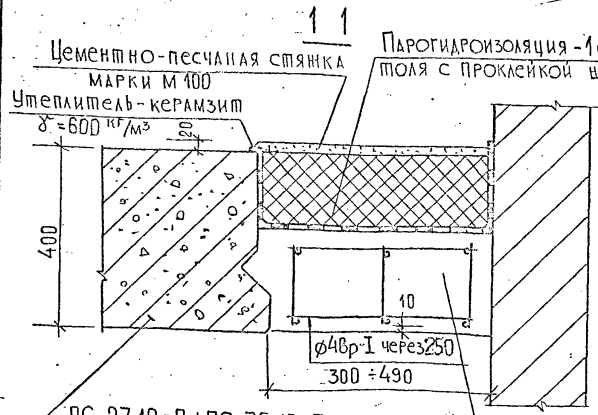
И.контр.	Кузьменко				Схемы чердачного перекрытия из керамзитобетонных панелей	Стандарт	Лист	Листов
И.спец.	Винер					Р	1	1
Вед. инж.	Резкумба		12.03			институт		
Техник	Розанова					ЛЕНИНПРОЕ		
И.контр.	Винер							





КАРКАСЫ СМ.  
ЛИСТ 21/269-24-И-3

1  
СМ. ЛИСТ 3



ПС 27.10-П ÷ ПС-75.10-П  
ПС 27.5-П ÷ ПС-75.5-П

ПС 27.10-П ÷ ПС-75.10-П  
ПС 27.5-П ÷ ПС-75.10-П

ПС-27.10-П ÷ ПС-75.10-П  
ПС-27.5-П ÷ ПС-75.5-П

Ж.Б. монолитный  
участок М 200

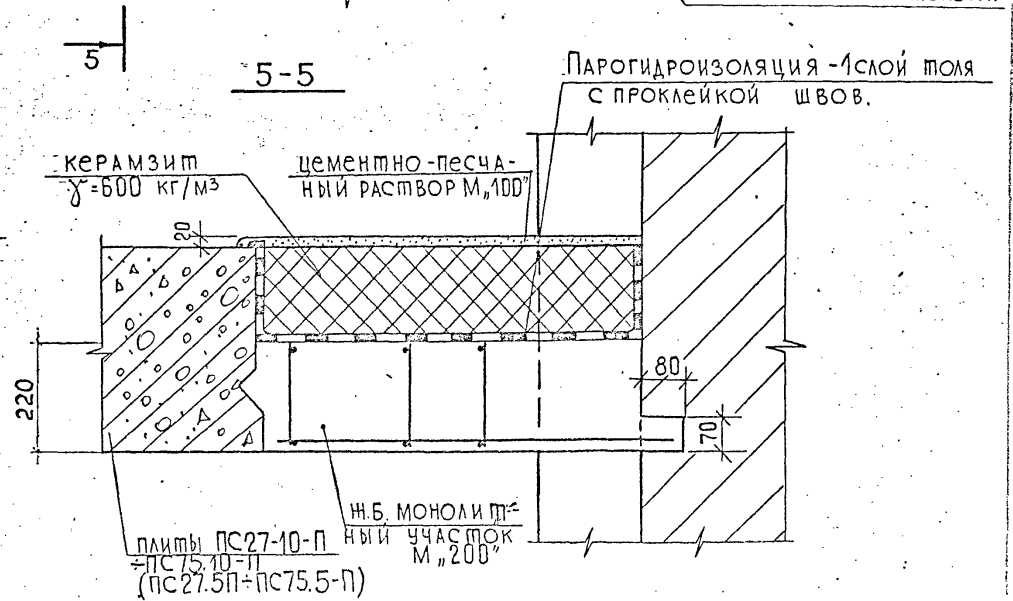
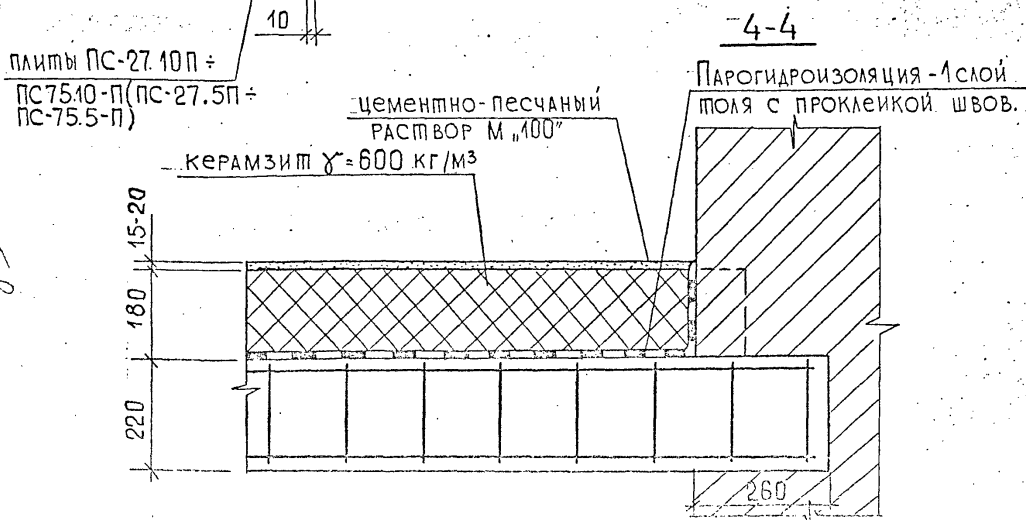
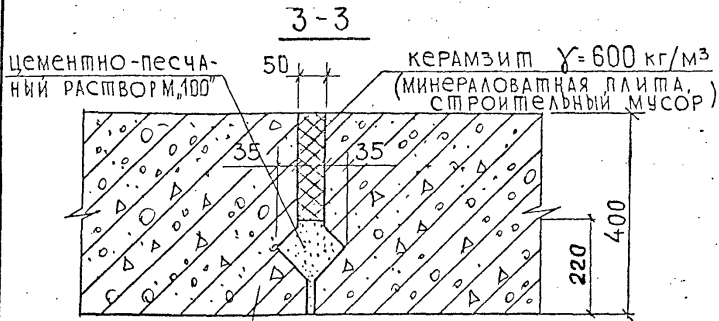
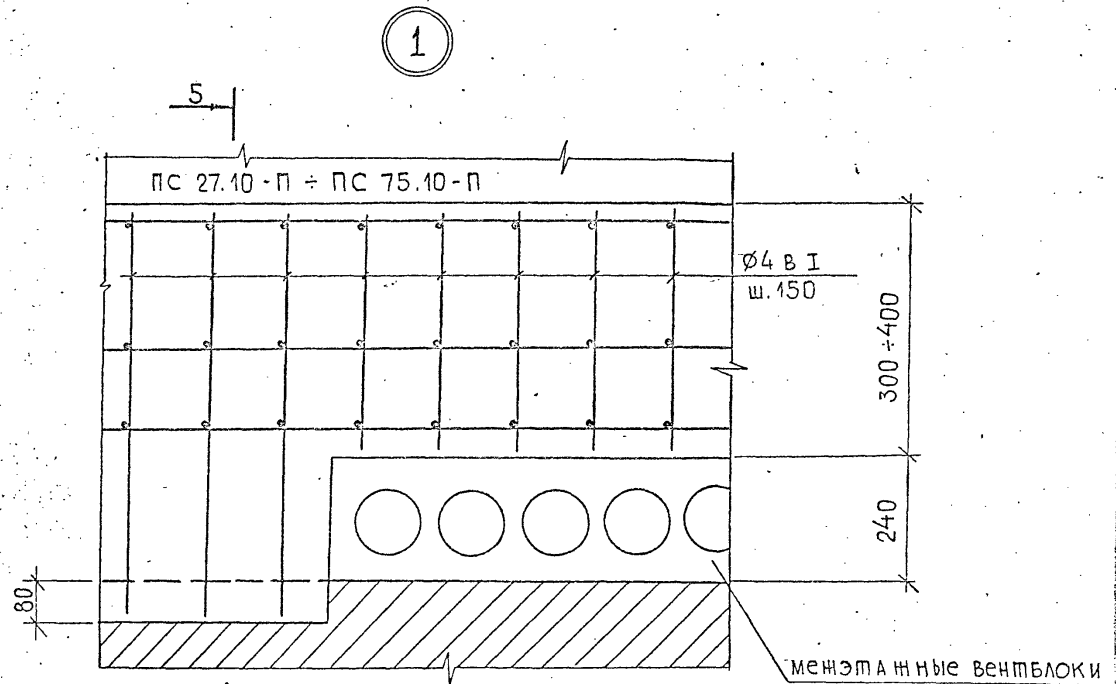
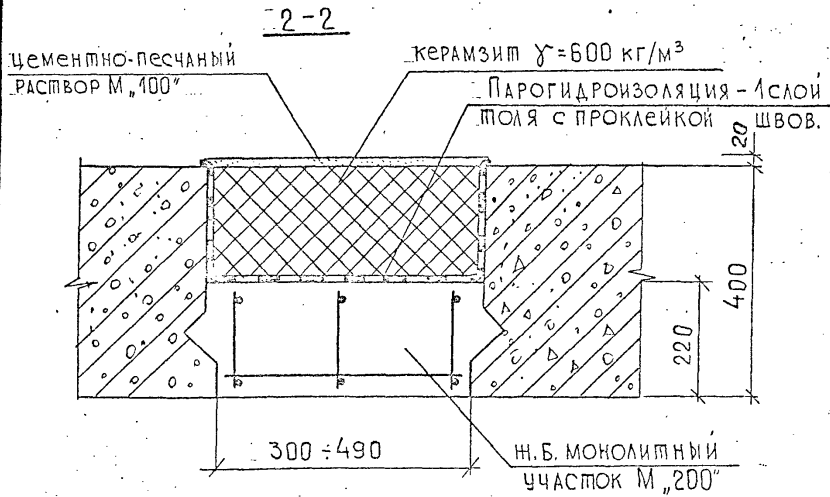
Монолитный участок  
из ж.б. М 200

1. Разрезы 2-2; 3-3, 4-4, и узел 1 см. лист 2
2. Разрезы 6-6, 7-7, 8-8 и 9-9 см. лист 3

2.140. - КР - 3.0. 19

И.КОНСТР	Кузьменко			Детали чердачного перекрытия из керам- зитобетонных панелей	Стяжка	Лист	Листов
А.СПЕЦ	Винер				Р	1	3
Вед. инж.	Рекутьел	25.12.88			институт <b>ЛЕННИИПРОЕКТ</b>		
Техник	Мамлева						
И.КОНСТР	Винер						

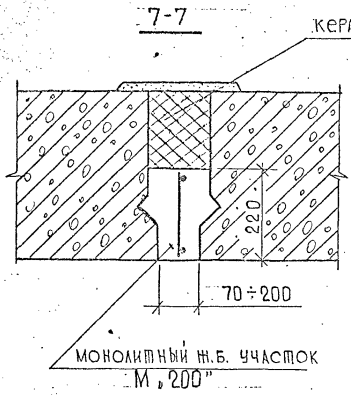
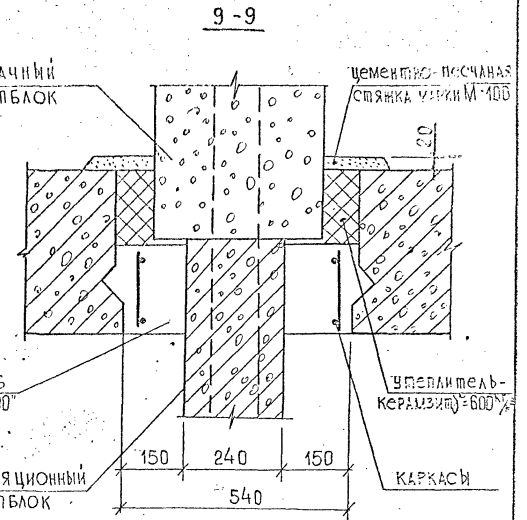
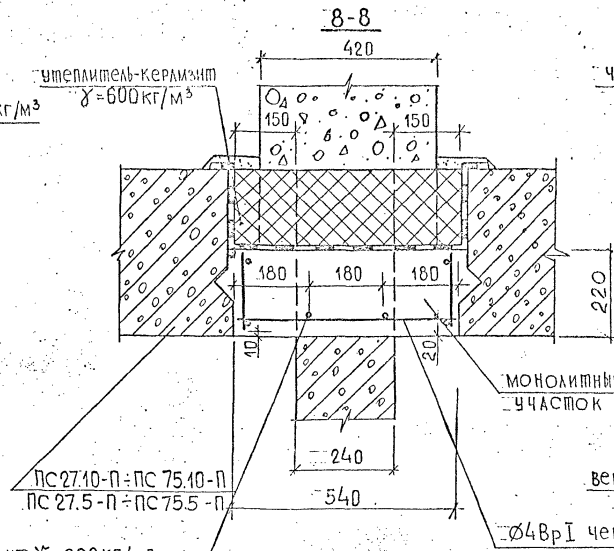
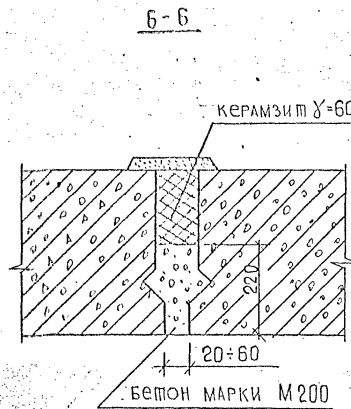
ОУАСЛА УКР ГОРЬДИН  
 1988 25.08.88



2.140-КР-3.0.19

ПОДПИСЬ И ДАТА  
25.06.88

Лист 7



2Ф14 А-II  
У - по проекту

Вариант утепления монолитного железобетонного участка

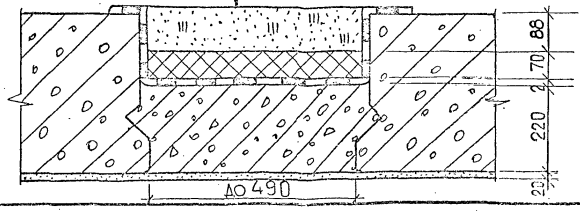
Строительный мусор  $\gamma = 1100 \text{ кг/м}^3$

Плиты, минераловатные на синтетической связке с  $\gamma = 150 \text{ кг/м}^3$

Один слой толя

Монолитный железобетонный участок

Затирка цементным раствором



2.140-КР-3.0.19