С.ССР НАРКОМСТРОЙ ГЛАВСТРОЙПРОЕКТ

контора типового проектирования и технических исследований $-\mathbf{KTMC}-$

ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫЙ КОРОБЧАТЫЙ НАСТИЛ

ДЛЯ МЕЖДУЭТАЖНЫХ ПЕРЕКРЫТИЙ

4501 mm N4849

Главный инжепер КТИС
Начальных отдела происсоружений
Руководитель сектора ж.б.конструкций
Ответственный исполнитель

(Замараев В.А.) (Костюковский М.Г (Васильев Б.Ф.) (инж.Осмоловская)

оглавление

	Стр
Предислови е Пояснительная заниска	1-4
чертежи:	Лиоты
1. Габариты настиков	1
2. Форма и размеры настилов	2 -3
3. Рабочие чертежи настиков с приме- нением круглой арматуры	4-9
4. Рабочие чертежи настилов с приме- нением сплющенной арматуры	10-15

предисловив

Настоящая серия содержит рабочие чертежи и Технические условия на приемку железобетонного коробчатого настила, разработанные во исполнение приказа Народного Комиссара по Строительству от 29 апреля 1944 г.за № 231.

Настил разработан для перекрытий промышленных зданий, а также жилых и общественных зданий (преимущественно для подвальных этажей), где применение его в целом ряде случаев может оказаться весьма рентабельным.

Армирование настила дано в двух вариантах: круглыми и сплющенными стержнями. Применение сплющенной арматуры для настила двет экономию стали до 30%.

Чертежи и технические условии согласованы с Техничес-ким Управлением Наркомстроя.

Замечания по работе просъба направлять по адресу: Москва, ул. Разина, 20, НТИС Наркомстроя.

1. ОПРЕДЕЛЕНИЕ И НАЗНАЧЕНИЕ.

1. Настилы железобегонные коробчатые представляют собой стромтельную деталь, предназначенную для применения в соорных междувтажных перекрытиях промышленных зданий, а также жилых и общественных зданий (преммущественно для подзальных этажей).

Конструкция настилов соответствует укладке их на каменные и бетонные стены или по верку железобетонных или метадлических бадок. Швы заливаются цементным раствором.

2. Настилы расситаны на равномерно-разпределенчую нагрузку 500, 700, 900 и 1200 кг/м2 (вкиючая собственный вес). При необходимости увеличения несущей способности перекрытия настилы могут быть превращены в исразрезные путем закладки арматуры в швы на участке опорной зоны. Расчет произведен согласно Указаниям на проектирование жел. бетонных конструкций в условиях воекного времени (У-37-42) и Инструкции го приемке и применению сплюденной арматуры периодического профиля (И-72-42).

п.классификация.

3.По размерам сечения настилы приняты трех типов (лист 1):

тип 1 - с высотой сечения 200 мм,

тип 2 - с высотой сечения 250 мм и

тип 3 - с высотой сечения 300 мм.

Настилы маркируются дробыр, числитель которой обозначает тип и перекрываемый настилом пролет, а знаменатель допускаемую нагрузку на перекрытие в кг/м2(включая собственный вес), см. таб. 1.

Таблица 1. Нагрузка 500 700 900 Kr/m2 1200 BANHA MH H1 - 4H1-4 112-4 3980 500 1200 $\frac{H1-4.5}{700}$ 4450 4950 5450 H3-6 5950

п. технические условия.

- 4. Форма и размеры настилов указаны в таблице на листе 2.
- 5. Сопряжение ребра с плитой может быть выполнено согласно черт. на листе 3; размер скоса или радиус закругления "а" должен быть не более 25 мм.
- 6. Кромки ребер могут быть как острыми, тах я скоменными или закругленными; величина "б" скоса или рациус закругления должен быть не более 7 мм (см. лист 3).
- 7. Для армирования настилов приняты: обычная кругиая сталь (листы 4-9) и сплющенная арматура периодического профиля из стали "ст.3" (листы 10-15).

Примечание: Может применяться также арматура из жолоднотянутой проволоки, крученая, витая и т.н.

- 8.Для под чема настилов в диафрагмах ставятся петли. Разрешается установка петель и в ребрах настила.
- 9. Настилы должны быть изготовлены из бетона марки "140". Прочность бетона при отпуске настилов с завода должна быть не менее 100 кг/смz.
- 10. Козфициент запаса прочности настила на изгиб принят равным 1,6 с учетом изготовления настила в заводских условиях.

<u>Премечание:</u> При других коэфициентах запаса необходимо произвести пересчет рабочей арматуры.

- 11. Защитный бетонный слой для рабочей арматуры принимается толщиной 20 мм.
- 12.Допускаемые отклонения по размерам должны соответствовать табл. 2.

Таблица 2.

NINE II/II	Наименование размеров нас т ила	Допускаемые отклонения мм
1	дими в.	+ 10 - 10
2	ширина	+ 5 - 10
3	Толшина плиты	+ 5 - 3
4	Высота ребра	<u>+</u> 5
5	Ширяна ребра	+ 5 - 3
6	Зацитный слой	+ 5 - 3

^{13.}По внешнему виду настилы должны удовлетворять следующим требованиям:

- а) величина искривления поверхностей и ребер допускается не более 3 мм на каждый пог.м., но не более 10 мм на вси длину иастила;
- б) Раковины диаметром не более 10 мм и глубиной до 5 мм допускаются не более 2 на 1 пог.м.;
- в) местные наплывы и неровности повержностей настила допускаются не более 10 мм;
- г) околы ребер допускаются не шире 10 ми при суммарной их длине не более 100 мм.В одном поперечном сечении допускается только самн окол:
 - д) перекос опор не должен превышать 10 ым.
- 14. На поверхности ребер и плиты трефины (за исключением волосных) и обнажения арматура не допускаются. На торцах настила обнаженняя арматура допускается.

1У.ПРАВИЛА ПРИЕМКИ.

15. Настилы принимаются в штабелях, рассортированными по маркам. Каждан партия настилов, назначенная к приемке, должна содержать 500 шт.

Примечание: Если число сдаваемых настилов некратно 500, то остаток в количестве до 250 шт. суммируется со сдоваемой партией, остаток больше 250 шт. считается за отдельную партию.

16. Для проверки размеров и внешнего вида настилов от каждой партии отбирают образцы в количестве 2%.

17.Из числа образцов, удовлетворивших требованиям п.п. 4,5, 6,8,12,13,14 в отношении размеров и внешнего вида, отбирают по два образца настилов для определения правильности опорных поверхностей согласно п.24.

18.Для проверки прочности настилов на изгио согласно п.25 и 26 завод-изготовитель отбирает от каждой партии по 2 образца наибольшей длины.

19. Если при просмотре будет установлено несоответствие котя бы одного образца требованиям п.п. 4,5,6,8,9,10,11,12,13,14, то производят вновь отбор образцее в количестве 4% от каждой партии и подвергают их осмотру.

Р случае несоответствия котя бы одного образца, из вновь отобранных, одному из требований указанных выше пунктов, при-

емка настилов производится поштучно.

20. Если при испытании на изгиб, согласно п.25 и 26 коэфициент запаса прочности котя бы одного образца будет ниже указанного в п.10. то вся партия бракуется.

21. Определение толичны защитного бетонного слоя производится на образцах, подвергшихся испытанию на изгиб. В случае несоответствия толичны защитного бетонного слоя требованиям п.п.11 и 12 производится повторная проверка четырех новых образцов путем эмружи в середине пролета контрольных борозд.

Если при повторной проверке у двух или более образцов -- толинна зашитного бетонного слоя не будет соответствовать требо--

ваниям п.п.11 и 12.вся партия настила бракуется.

Примечание: Настилы с вырубленными бороздами после ремонта могут быть употреблены в дело.

У. МЕТОЛЫ ПРОВЕРКИ И ИСПЫТАНИЙ.

22. Размеры настида проверяют стальным метром или каблоном.

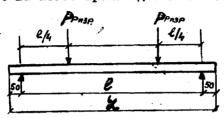
23. Величину искривления поверхностей определяют путем измерения стальным метром завора между ребрси выверенной линейки и поверхностью настипа.

Напичие трещин обнаруживают внешним осмотром и простукиванием.

24.Для проверки перекоса опоренастил укдадывают опорными частями на две металлические балки, установленные в эдной горизонтальной плоскости.

Величина перекоса определяется путем замера образовающегося просвета между опорой настила и металлической балкой с помощью стального метра или набора калибров.

25. Испытание на изгиб производится по следующей схеме.



26. Козфициент запаса прочности на изгиб определяется по фор-

 $K = \frac{2 P pasp. + 9}{P pacq.}$

Где Р разр- разрушающий груз в кг для одного образца, определяемый из испытаний.

9- собственный вес всего образца настила в кг.

Р расч- нагрузка в кг на 1 п.м.образца, принимаемая по таблине 1 с ковфициентом 0,5 (для настила шириной 0,5 м), а именно— 250,350,450 или 600 кг/м, в зависимости от марки настила. е расчетный пролет в к.

У1. МАРКИРОВКА И ПАСПОРТИЗАЦИЯ.

27. На поверхности ребер или на торцах ставят марку настила, дату изготовления и марку завода-изготовителя.

28. Каждую партию настилов завод-изготовитель снабжает паспор- гом, в котором должны быть указаны:

а) номер паспорта и дата его выдачи;

б) номер партии и дата ее изготовления;

в) наименование и адрес завода-изготовителя;

г) чертежи, по которым изготовлены настилы;

д) марки и количество элементов настила по маркам;

е) прочность бетона:

ж) результаты испытаний на изгиб.

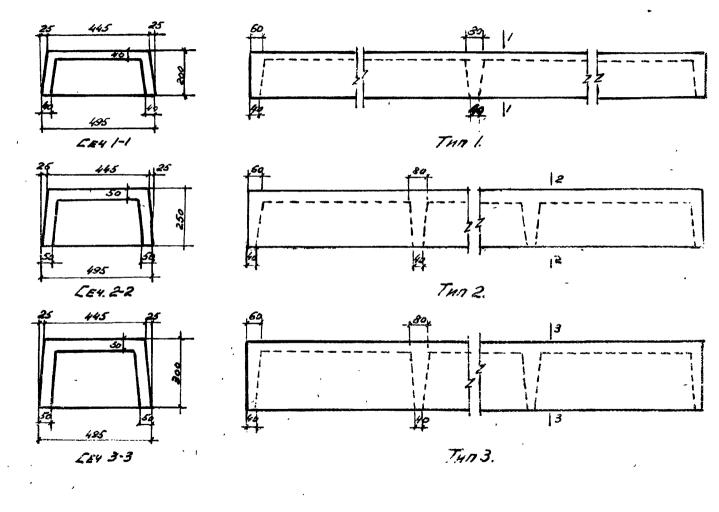
Паспорт должен быть подписан уполномоченным на то лицом.

YII. XPAHEHUE W TPAHCHOPT.

29. Настиль следует хранить в птабелях. Между горизонтальными радами настилов на расстоянию 0,3-0,4 м от их концов укладываются деревянные прокладки одинаковой толщинь.

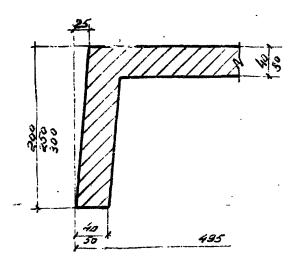
ЗС. Настилы при перевозке следует укладывать ребрами вниз.

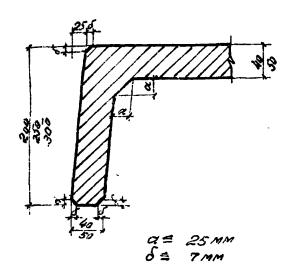
TREAPUTE HALTUNA

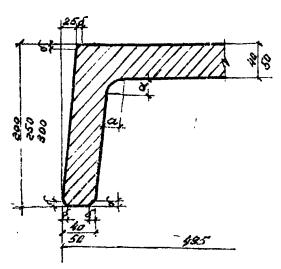


ФОРМИ И РОЗМЕРЫ НАСТИЛОВ

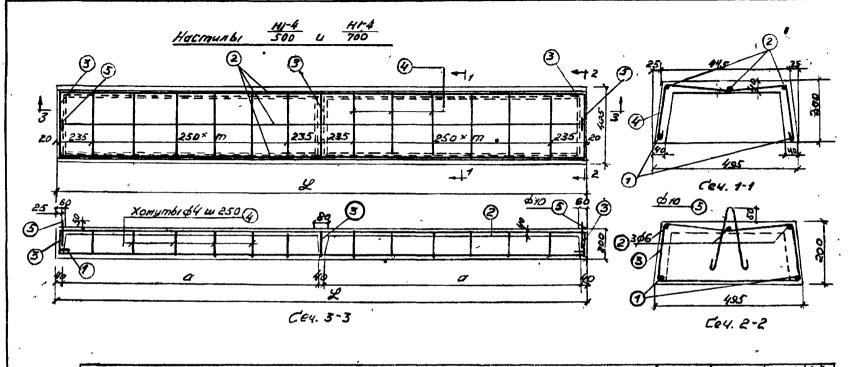
		/	PASME	PM 6		
Форма ностила	MAPKO		BUCOTO	lanu,wa nanku u pespa	Pacetas Mese Buagana	MUE ON PMOMI
		Z.	1	В	a	_8
1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1	HI-4 300	3980	200	40	1930	
	HI-4 700	3980	200	40	1930	
4	800 H2-4	3980	254	50	1930	
to a to a to	1200	3980	250	50	1930	
:	<u> 145</u> 500	4450	200	40	1430	1430
	<u> 11.45</u> 700	4450	200	40	1430	143
	<u> 12-4,5</u> 900	4450	250	50	1430	1434
	H2.45 1200	4450	250	50	1430	1430
***************************************	H2.5 500	4950	250	50	1430	1930
	700	4950	250	50	1430	1930
	H2·5 920	4950	-250	50	14.30	1934
1	H2-5 1200	4950	250	50	1430	193
	H2:5.5 3 0 0	5450	250	50	1930	143
1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1	<u> 12-55</u> 700	5450	250	50	1990	143
	<u> 43-5.5</u> 900	5450	300	50	1930	143
	<u> </u>	5450	300	50	1930	143
to a to s to a to	H2-6 500	595Q	250	50	1930	1930
	<u> 12-6</u> 700	5950	250	50	1930	1930
•	N3-6 900	5950	300	50	1930 -	1930
	H3-6 1200	<i>-59,50</i>	300	50	1930	1930





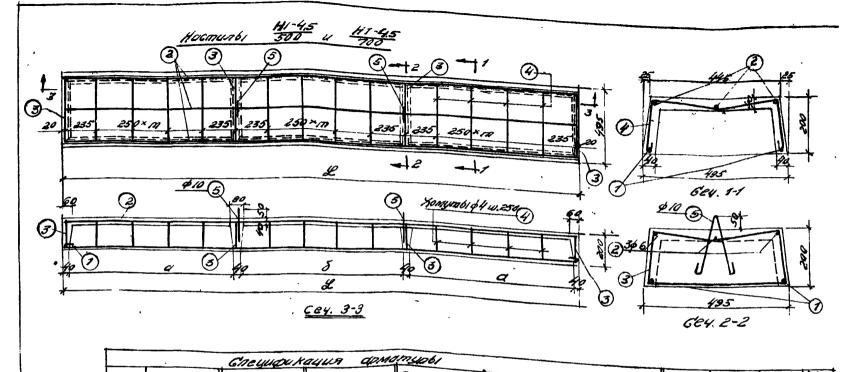


Cepha B-86



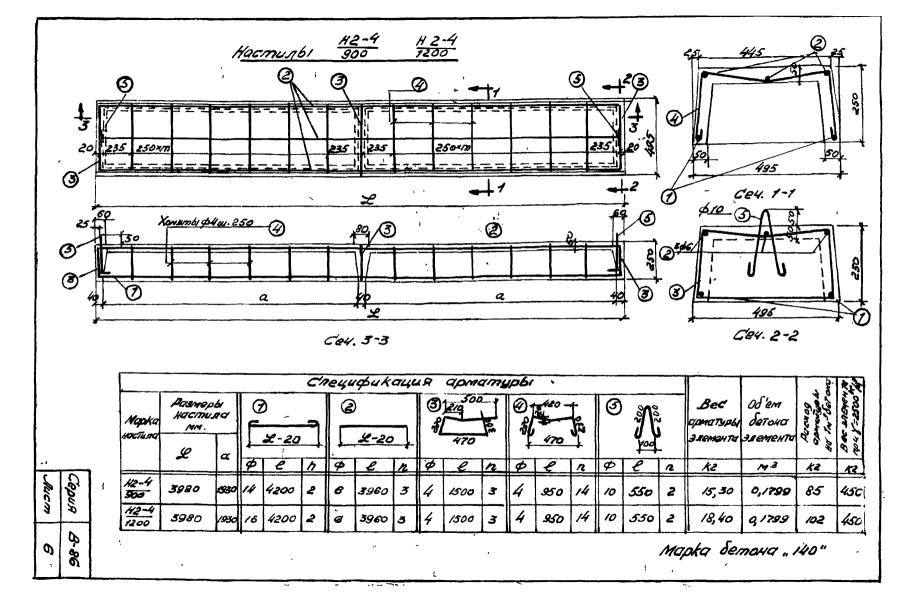
Map ka nac mu- na	777			y-20	7		¥-20		3 500			8 470			(3) 10d			Вес арматуры эл өчччга	i 1	9 4 %	860 87514 004 7-2500
`	a		क्र	e	77	95	e	17	45	1	0	ø	e	17.	\$	e	n	₹2	m3	12	K2
H14 500	3980	/232	12	4150	æ	6	3960	3	4	1400	3	4	850	14	10	550	2	12,33	0,130,4	95	326
700	3980	1930	14	4200	2	6	3960	3	4	1400	3	4	250	14	10	550	ج	15,13	0,1304	115	32

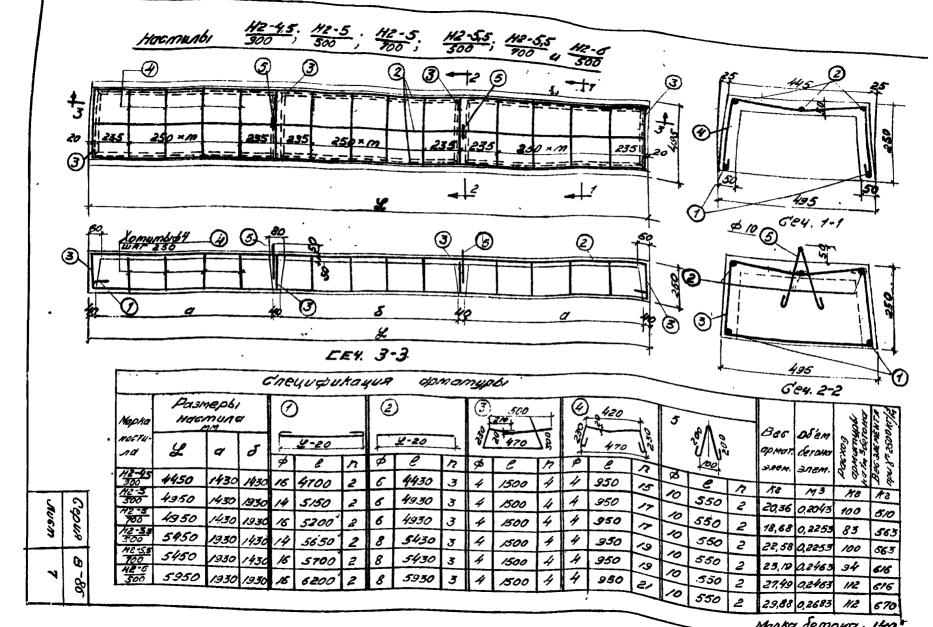
Μαρκά δεποκά "140"



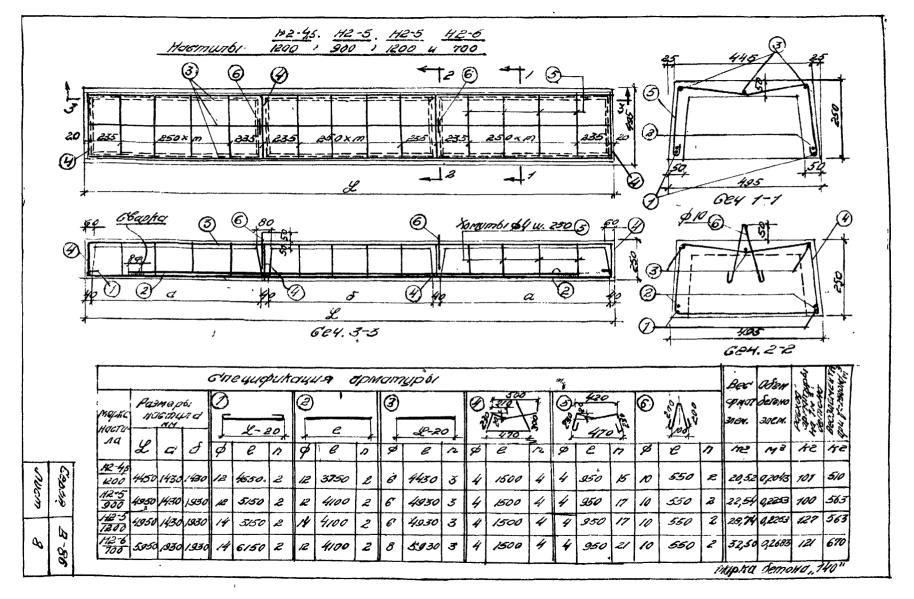
Mupka अवकाय-		ME F MM		0	¥-20	7	②	L -30	_	3; \$[3 70 500 8 7 6			D + 420			\$\\\ \%		Вес армат.	OS'em Semonc	angele angele	SVERE VA
JO .	£	Œ	5	1	е	T.	ø	e	72	95	e	12	#	470	+		100		11	SIEMENTO	nd by	Becom
41-45 500	4450	1480	1490	14	4650	2	6	4430	3	4	1400	4	4	850	7	Ø	8	n	112	M3	H2	A
41-45						2	6	4430	3	4	1400	4	-		15	10	550	2	16,76	0,1497	112	37
700						L		L	L	<u> </u>		L		850	15	10	550	2	20,36	0,1497	136	37

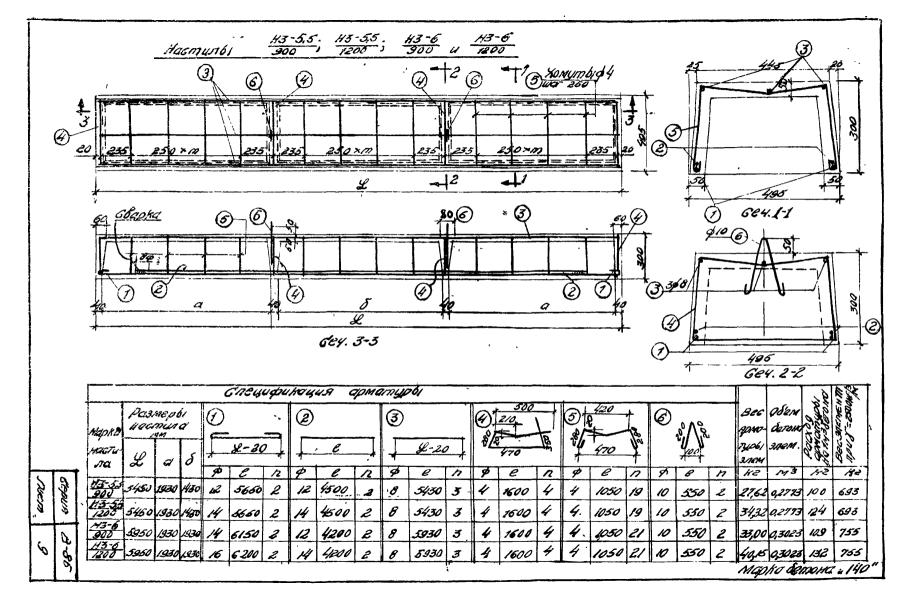
Марка бетона " 140 "

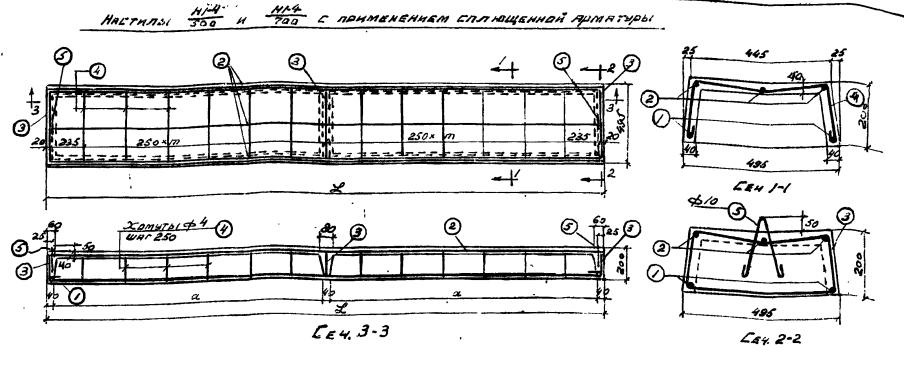




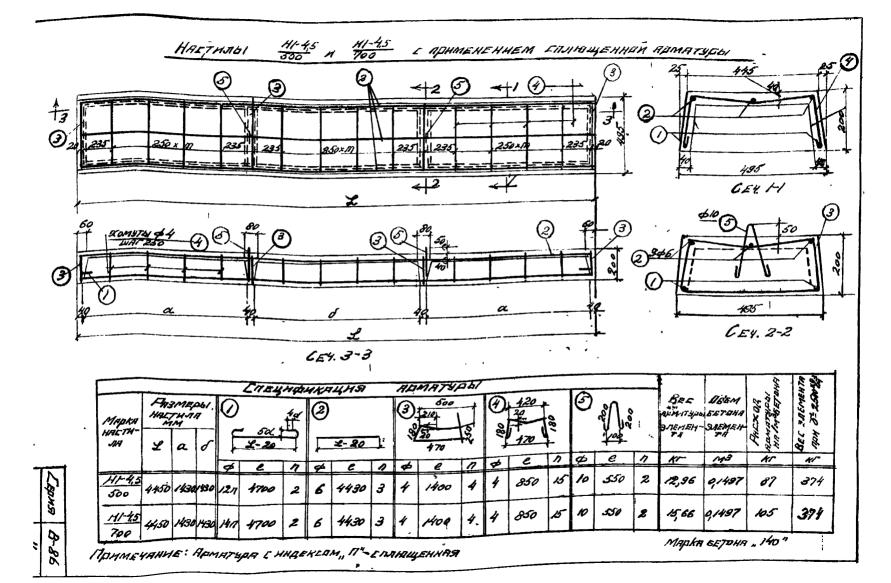
MADRO SEMANO .. 140

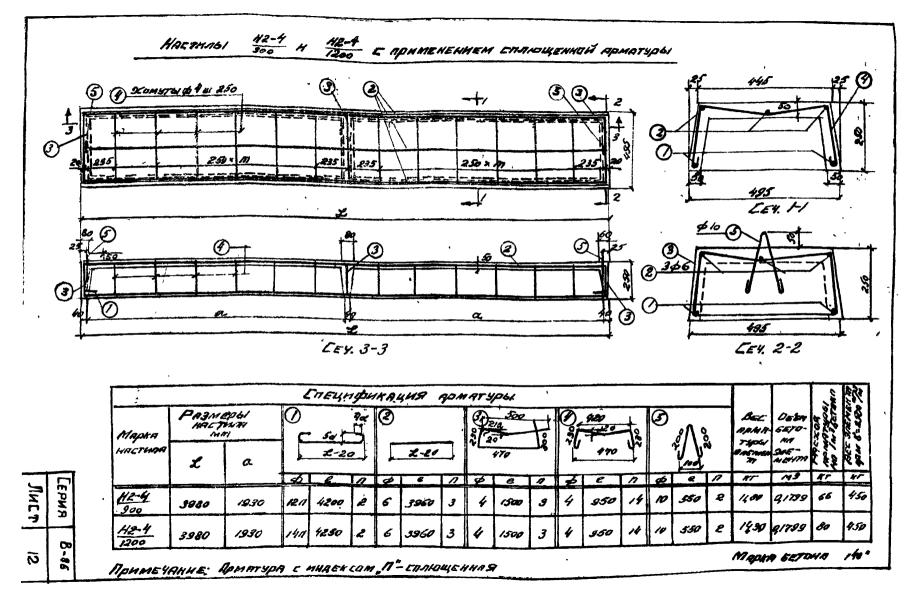


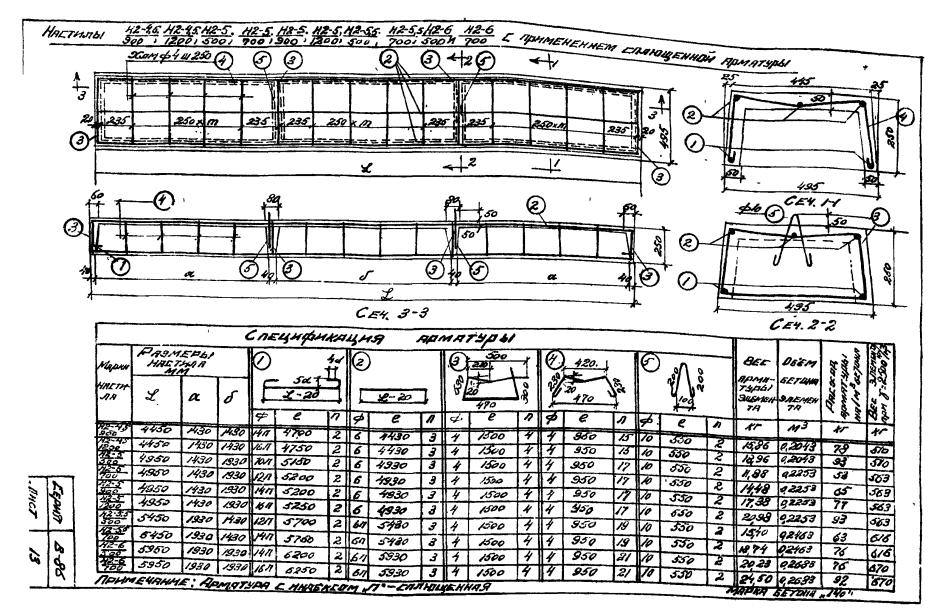


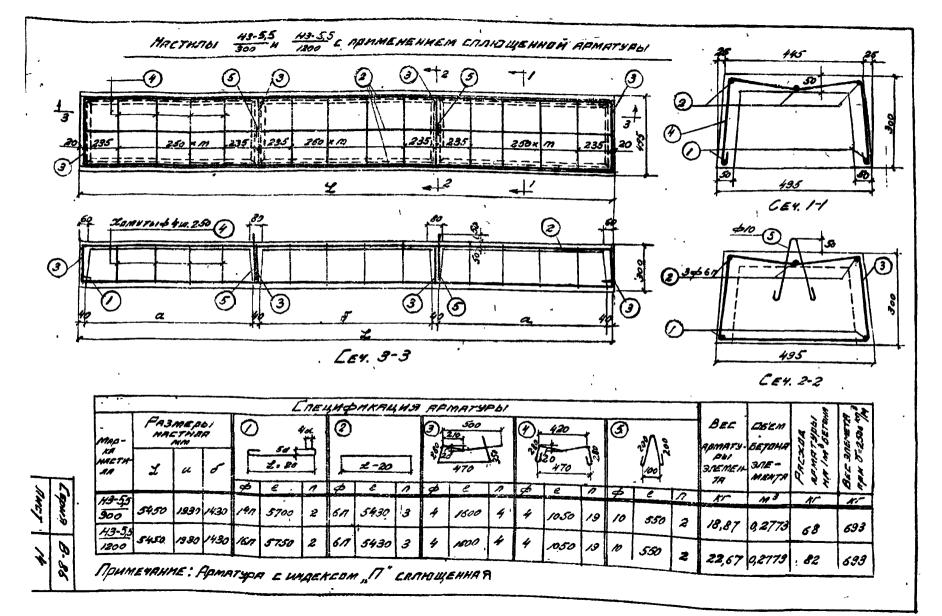


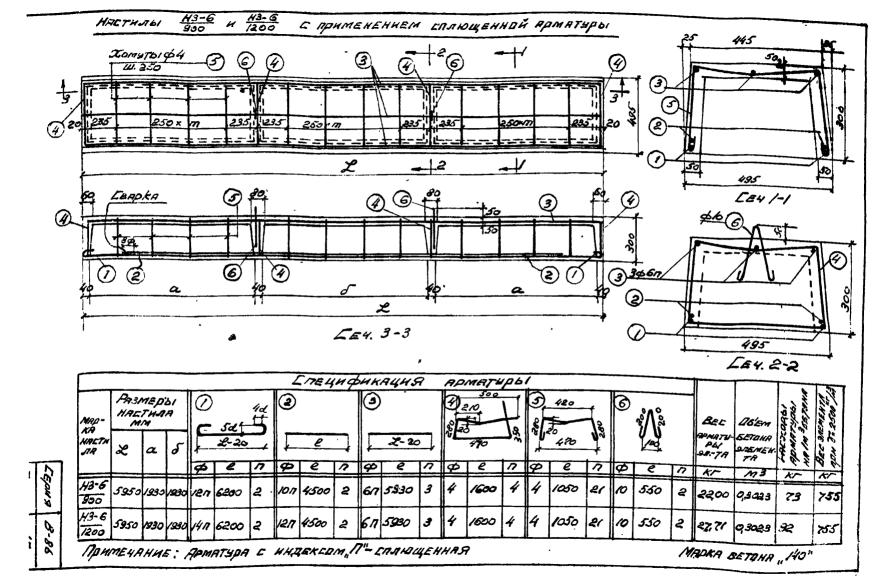
				11641	4901	4KA	1449	- 4	70M	ATYP	6/							1		<u> </u>	166
Mapka Hacthar	Pasma Hagim Min	NA	TIO	5d.		2 X-20			3	500 210 20 470	tass	420			3			74041	OSEM BETONA 305MEN	20 X	LNEWSVE JS
	,		勇	Q	n	ø	e	11	18	e	17	8	6	11	95	e	10	-TA	14	N.	8
H1-4 500	3980	1930	1017	4100	2	6	3960	3	4	1400	3	4	850	14	10	550	2				32
H1-4 700	3980	1930	1211	4200	2	6	3960	3	4	1400	3	4	850	14	10	550	2	11,63	9/304	90	320











Выпуск Центральной библиотеки Строительных Проектов Наркомстроя