

ТИПОВЫЕ КОНСТРУКЦИИ, ИЗДЕЛИЯ И УЗЛЫ ЗДАНИЙ И СООРУЖЕНИЙ

Серия 1.462-14

ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫЕ ПРОГОНЫ ДЛЯ ПОКРЫТИЙ ЗДАНИЙ

Выпуск 1
Прогоны длиной 6 м при уклоне кровли до 25 %

РАБОЧИЕ ЧЕРТЕЖИ

16777
цена 1-29

ЦЕНТРАЛЬНЫЙ ИНСТИТУТ ТИПОВОГО ПРОЕКТИРОВАНИЯ
ГОССТРОЯ СССР

Москва, А-445, Смольная ул., 22

Сдано в печать VI⁷ 1981 года

Заказ № 5893 Тираж 1800 экз.

ТИПОВЫЕ КОНСТРУКЦИИ, ИЗДЕЛИЯ И УЗЛЫ ЗДАНИЙ И СООРУЖЕНИЙ

Серия 1.462-14

ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫЕ ПРОГОНЫ ДЛЯ ПОКРЫТИЙ ЗДАНИЙ

Выпуск 1

ПРОГОНЫ ДЛИНОЙ 6 м ПРИ УКЛОНЕ КРОВЛИ ДО 25 %

РАБОЧИЕ ЧЕРТЕЖИ

РАЗРАБОТАНЫ

Ц Н И И П Р О М З Д А Н И Й
Г О С С Т Р О Я С С С Р

Гл. инженер института И.А. Петров
Науч. отнк-3 А.Я. Розенблум
Гл. инженер проекта В.А. Бажанова

Н И И Ж Б
Г О С С Т Р О Я С С С Р

зам. директора Н.Н. Коровин
рук. лаборатории Г.И. Бердичевский

Ц Н И И Э П С Е Л С Т Р О Й
М И Н С Е Л С Т Р О Й С С С Р

зам. директора Л.И. Ануфриев
рук. лаборат. железо-
бетонных конструкций А.И. Мангушев

УТВЕРЖДЕНЫ
Постановлением Госстроя СССР
№141 от 12 сентября 1980 г.
и введен в действие с 01.01.81г.

Обозначение	Наименование	Стр.
	Содержание	
1.462-14.01.П3	Пояснительная записка	3-11
1.462-14.01.Г4	Прогон железобетонный. Габаритный чертеж	12
1.462-14.01-1000	Прогон железобетонный ИПР	13
1.462-14.01-1000СБ	Прогон железобетонный ИПР	14,15
1.462-14.01-2000	Прогон железобетонный 2ПР	16
1.462-14.01-2000 СВ	Прогон железобетонный 2ПР	17
1.462-14.01-3000	Прогон железобетонный ЗПР	18
1.462-14.01-3000СБ	Прогон железобетонный ЗПР	19
1.462-14.01-0100	Каркас пространственный КП (КП1 - КП7)	20
1.462-14.01-0100СБ	Каркас пространственный КП (КП1 - КП7)	20
1.462-14.01-0110	Каркас плоский КР (КР1 - КР7)	21
1.462-14.01-0120	Шайба М (М2 - М5)	22
1.462-14.01-0010	Изделие закладное М1	22
1.462-14.01-0020	Каркас плоский КР (КР8 - КР13)	23
1.462-14.01-0020СБ	Каркас плоский КР (КР8 - КР13)	23

Обозначение	Наименование	Стр.
1.462-14.01-0030	Сетка арматурная С (С1, С2)	24
1.462-14.01-0040	Сетка арматурная С (С3, С4)	25
1.462-14.01-0050	Сетка арматурная С5	25
1.462-14.01-0060	Стержень составной СТС1	26
1.462-14.01-0003	Стержень ненапрягаемый СТ (СТ1-СТ19)	26
1.462-14.01-0001АД	Стержень напрягаемый СТН (СТН1-СТН19)	27
1.462-14.01-0002ДЯ	Стержень арматурный *)	27
1.462-14.01 ВПС1	Выборка стали на прогоны ИПР и 2ПР	28
1.462-14.01 ВПС2	Выборка стали на прогоны ЗПР	29
1.462-14.01 СП	Схема опирания прогонов и величины нагрузок для контрольного испытания	30-31

*) Для изготовления каркасов и сеток

1. Общие сведения

1.1. Типовая конструкция железобетонных прогонов блоком бетоноподготовка в соответствии с требованиями главы СНиП II-21-75 «Бетонные и железобетонные конструкции».

1.2. Проектная документация, разработанная в выпуске 1 серии 1.462-14, содержит техническое описание конструкции, рекомендации по применению и рабочие чертежи прогонов, а также технические требования по изготавлению, контрольным испытаниям, приемке, хранению, транспортированию и монтажу прогонов.

2. Типы, конструкция, обозначение.

2.1. Прогони запроектированы трех типов:

1ПР - прогон без предварительного напряжения, для зданий с уклоном кровли до 25%;

2ПР - прогон предварительно-напряженный, для зданий с уклоном кровли до 25%;

3ПР - прогон предварительно-напряженный, для зданий с уклоном кровли до 5%.

2.2. Прогони имеют тавровое сечение переменной высоты: от 300мм на средней участке длины прогонов до 180мм на опорных участках. С целью удобства распалубки вертикальные грани прогонов имеют технологические уклоны. Рядовые прогони, а также прогоны, установленные у теппературных швов и у торцов здания, имеют одинаковые горизонтальные размеры и отличаются лишь местоположением опорного закладного изделия.

2.3. В покрытиях с уклоном кровли более 5% крепление прогонов к стропильным конструкциям осуществляется путем приварки закладных изделий прогона к закладным изделиям ферм или балок. Для восприятия сдвигающих усилий на верхних поясах стропильных конструкций (до их монтажа) привариваются коротышки-упоры, препятствующие сползанию прогонов до их приварки (рис. на листе 7).

При уклоне кровли до 5% прогоны крепятся сваркой закладных изделий без использования коротышей-упоров.

2.4. При проектировании покрытий с применением прогонов пространственная жесткость каркаса здания и устойчивость стропильных конструкций обеспечивается, в необходимых случаях, путем устройства горизонтальных и вертикальных связей. При этом прогоны, приваренные к стропильным конструкциям, допускается использовать в качестве распорок (с передачей на них сжимающих или растягивающих усилий не более 1,5).

Конструктивное решение связей по покрытию разрабатывается в проекте конкретного здания с использованием типовых узлов ТДМ и ТДА и рекомендаций, содержащихся в пояснительной записке к рабочим чертежам типовых стропильных конструкций, предусматривающих возможность прогонного решения.

Узлы крепления к прогонам асбестоцементных листов и панелей типа АКД приведены в соответствующей серии ТДА.

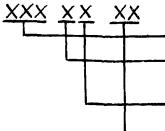
1.462-14.01 ПЗ

Пояснительная
записка

Станд	Лист	Листов
Р	1	7

ЦНИИПРОМЗДАНИЙ

2.6. В настоящей проектной документации принята следующая структура обозначения марок прогонов:



типа прогона;
рабочий номер по несущей способности;

класс рабочей профильной арматуры *.

Дополнительные характеристики, отображающие особые условия применения прогонов:

а) степень агрессивного воздействия газовой среды

Н - при слабоагрессивной степени воздействия (бетон нормальной плотности);

П - при среднеагрессивной степени воздействия (бетон повышенной плотности);

б) нестандартное расположение закладных изделий (например, для препятствия прогонов у торцов и теплоперегородочных швов) обозначается буквами индексами - а, б, в...

Обозначение марки прогона второй несущей способности, с рабочей профильной арматурой класса А-IV, установленного у торцов и теплоперегородочных швов здания с уклоном кровли 25% и слабоагрессивной степенью воздействия газовой среды, будет иметь следующий вид:
2ПР-2АIV-На

* В прогонах без предварительного напряжения арматуры (типа ПР) класс профильной рабочей арматуры не указывается.

3. Область применения

3.1. Прогоны предназначаются для применения в панельных однозажильных зданиях:

а) неотапливаемых, с кровлей из асбестоцементных волнистых листов, укладываемых непосредственно по прогонам, при уклоне кровли до 25%;

б) отапливаемых селекционных, с кровлей из асбестоцементных волнистых листов, укладываемых по утепленным плитам типа АКД (серия 1.855-б), при уклоне кровли до 25%;

в) отапливаемых, с железобетонным несущим каркасом и легкими ограждающими конструкциями (в виде сталь-ных монолитных, асбестоцементных эксплуатационных плит и т.п.) при уклоне кровли до 5%.

Расстояние между прогонами назначается в зависимости от их несущей способности и размеров плит или асбестоцементных волнистых листов.

3.2. Прогоны могут применяться в зданиях с недрессивной средой, а также в условиях слабо- и среднедрессивной степени воздействия газовых сред. В составе проекта здания должны быть разработаны мероприятия по обеспечению антикоррозионной защиты прогонов и стальных закладных изделий в соответствии с требованиями главы СНиП II-28-73 „Защита строительных конструкций от коррозии”.

На открытой базарже и в неотапливаемых зданиях прогоны могут быть применены при расчетной температуре наружного воздуха в районе строительства (средняя температура воздуха наиболее холодной пятилетней со-гласно главе СНиП II-А.6-72. „Строительная климатология и геофизика”) не ниже плюс 40°C, за исключением прогонов с напряженной арматурой класса А-IV, марки 80С, класса А-ШВ, марки 35ГС, которые могут быть применены при температуре не ниже плюс 30°C.

3. З. Прогоны предназначены для применения в покрытиях зданий с расчетной сейсмичностью не выше 6 баллов.

4. Условия расчета.

4.1. Прогоны рассчитаны как однопролетные ширинно опертые балки таврового сечения, работающие на изгиб в плоскости ребра в покрытиях с малоуклонной кровлей и на косой изгиб — при уклоне кровли более 5%.

4.2. Несущая способность прогонов (величина расчетных нагрузок) указана в таблицах на листах 8 и 9.

4.3. Расчет прогонов по предельным состояниям второй группы (определение величины прогиба и ширины длительного раскрытия трещин) произведен на совместное действие нормативных значений постоянной и длительно действующей части временной нагрузки (вес снегового покрова \bar{W}_2 районов, уменьшенный на 70 кгс/м²).

Максимальная расчетная ширина длительного раскрытия трещин не превышает:

а) в прогонах без предварительного напряжения — 0,15 мм;

б) в предварительно-напряженных прогонах для неагрессивных сред — 0,15 мм и в прогонах для агрессивных сред — 0,1 мм.

5. Технические требования

5.1. Прогоны изготавливаются из тяжелого бетона. Марка бетона по прочности на сжатие принята от М200 до М600. Марка бетона по морозостойкости назначается в составе проекта здания согласно требованиям главы СНиП II-21-75.

5.2. Плотность и состав бетона в условиях воздействия агрессивной среды должны удовлетворять требованиям главы СНиП II-28-73. При слабоагрессивной степени воздействия газовой среды бетон должен иметь нормальную плотность, при среднеагрессивной степени воздействия — повышенную плотность.

5.3. Величина отпускной прочности бетона назначается с учетом требований ГОСТ 13015-75 и должна быть не менее 70% проектной марки бетона по прочности на сжатие.

5.4. В прогонах, предназначенных для эксплуатации в неагрессивной среде, в качестве напрягаемой арматуры применяется термически упрочненная стержневая арматура классов Ат-У и Ат-ЛУ по ГОСТ 10884-71, стержневая арматура классов А-У и А-ЛУ по ГОСТ 5781-75 и упрочненная вытяжкой (с контролем величины напряжения и предельного удлинения) стержневая арматура класса А-ШВ.

Для прогонов, предназначенных для работы в условиях воздействия агрессивной среды, в качестве напрягаемой арматуры следует применять стержневую арматуру класса А-Ш, стойкую против коррозионного растворения термически упрочненную арматуру класса Атп-У (по ТУ 14-1-2525-78) и стержневую арматуру класса А-ШВ.

5.5. В качестве ненапрягаемой арматуры следует применять стержневую арматуру класса А-Ш по ГОСТ 5781-75 ($d = \epsilon + 8$ мм) и ГОСТ 5.1459-72 ($d \geq 10$ мм) и обыкновенную арматурную проволоку класса В-І по ГОСТ 6727-53 или арматурную проволоку периодического профиля класса Вр-І по ТУ 14-4-659-75.

5.6. Для изготовления закладных изделий должна применяться углеродистая сталь класса С38/23.

Марку стали следует назначать с учетом эксплуатационных условий согласно приложению Чглабы СНиП II-21-75.

5.7. Открытые поверхности закладных изделий должны быть защищены соответствующими антикоррозионными покрытиями согласно требованиям главы СНиП II-28-73.

Антикоррозионная защита выполняется в соответствии с требованиями, разработанными в составе проекта здания.

5.8. Прогоны должны изготавляться в стальных формах, удовлетворяющих требованиям ГОСТ 18886-73.

В ребре прогонов предусмотрены два отверстия для строповки изделия при подъеме и монтаже. Если использование этих отверстий для извлечения готовых изделий из формы значительно усложняет конструкцию формы, строповочные отверстия могут быть заменены замкнутыми монтажными петлями треугольной формы марки М8-100 по серии З.400-7 (см. чертеж 1.462-14.01/ГЧ).

5.9. Проектное положение арматурных изделий следует фиксировать прокладками из плотного цементно-песчаного раствора или пластмассовыми фиксаторами. Применение стальных фиксаторов не допускается.

5.10. Натяжение стержневой арматуры должно осуществляться электротермическим или механическим способом.

Величина напряжений в напрягаемой арматуре, принятая в расчетах прогонов, составляет:

Класс арматуры	Aт-Г, A-Г, Aтп-Г	A-ЛГ, Aт-ЛГ	A-ЛГ В
Величина контролируемых (замеряемых) напряжений в арматуре, кгс/см ²	7000	5100	4500

Отклонения величины напряжений от указанных в таблице не должны превышать: при натяжении арматуры электротермическим способом ± 900 кгс/см², механическим способом $\pm 5\%$.

Величины контролируемых напряжений для механического способа натяжения даны без учета потери напряжения от деформации анкеров натяжных устройств, которые должны быть учтены дополнительно; при этом суммарная величина отклонения величины предварительного напряжения и потерь напряжения от деформации анкеров не должна превышать 900 кгс/см².

5.11. Передача предварительных напряжений на бетон (отпуск натяжения арматуры) должна производиться после достижения им передаточной прочности не менее 70% марки бетона по прочности на сжатие.

Отпуск натяжения арматуры следует производить плавно с помощью специальных устройств или предварительного разогрева концевых участков стержней.

5.12. Точность изготовления, качество поверхности и внешний вид прогонов должны отвечать требованиям настоящих рабочих чертежей и ГОСТ 13015-75 "Изделия железобетонные и бетонные. Общие технические требования".

Отклонения проектных размеров не должны превышать:

по длине прогона ± 6 мм;
по размерам поперечного сечения ± 5 мм

При толщине защитного слоя бетона 15 мм и меньше отклонение от этой величины не должно превышать ± 3 мм, при большей толщине защитного слоя ± 5 мм.

Отклонения от проектного положения опорных закладных изделий не должны превышать:

вдоль ребра прогонов 5 мм;

из плоскости нижней грани ребра прогонов 3 мм.

Отклонения от прямолинейности поперечного профиля на всей длине прогонов не должно превышать 10 мм (на длине 2 м - 5 мм).

В бетоне прогонов допускаются поверхностные усадочные трещины, ширина которых не должна превышать 0,05 мм.

б. Правила приемки.

б.1. Прогоны должны быть приняты техническим контролем предприятия-изготовителя.

Результаты приемочного контроля и испытаний должны быть занесены в журналы ОТК или заводской лаборатории.

б.2. Перед началом массового изготовления прогонов и в дальнейшем при изменении технологии изготовления, а также в случае замены используемых материалов (класса напрягающей арматуры, состава бетона), следует производить приемочные испытания прогонов нагружением их до контролируемого предельного состояния (по прочности, трещиностойкости, жесткости).

Испытания должны подвергаться не менее двух прогонов для каждого вида контролируемого предельного состояния.

Схема отборения прогонов и величины нагрузок для контрольных испытаний прогонов нагружением приведены в спарочном материале настоящего альбома (см. лист 1 документа 1.462-14.01 см.).

Текущий приемочный контроль прогонов следует выполнять неразрушающими методами.

б.3. Приемка прогонов производится партиями. Партия должна состоять из прогонов, изготовленных предприятием в течение не более двух суток,

при этом размер партии не должен превышать 200 шт.

Партия прогонов оценивается по результатам выборочного приемочного контроля отдельных изделий, число которых должно составлять не менее 10% общего количества прогонов в партии, но не менее трех прогонов.

б.4. Потребитель имеет право производить повторный контроль качества прогонов, применяв при этом порядок и правила приемки, установленные в настоящем разделе технического описания.

7. Методы испытаний и контроля, маркировка.

7.1. Методы приемочных испытаний и контроля должны соответствовать требованиям ГОСТ 13015-75.

7.2. Приемочные испытания нагружением, приемочный контроль неразрушающими методами, а также оценка качества прогонов по полученным показателям прочности, жесткости и трещиностойкости должны производиться в соответствии с ГОСТ 8829-77.

7.3. Прочность бетона на сжатие следует определять по ГОСТ 10180-78.

При испытании прогонов неразрушающими методами физическую прочность бетона следует определять ультразвуковым методом согласно ГОСТ 11624-78 или другими методами, предусмотренными действующими стандартами по методам испытаний бетона.

7.4. Контроль и оценку проектной марки бетона по прочности на сжатие, а также передаточной и отпускной прочности бетона следует производить по ГОСТ 18105-72 или ГОСТ 21217-75 с учетом однородности прочности бетона.

7.5. Марка бетона по водозастойкости должна контролироваться в соответствии с ГОСТ 10080-76.

Испытание бетона на водозастойкость следует производить при каждом изменении состава бетона и не реже одного раза в шесть месяцев.

7.6. При проверке плотности бетона контролюются марки бетона по водонепроницаемости производится не реже одного раза в три месяца по величине коэффициента фильтрации K_f , определяемого согласно ГОСТ 19426-74. Допускается определять марку бетона по водонепроницаемости в соответствии с требованиями ГОСТ 12730.0-78 и ГОСТ 12730.5-78.

Величины коэффициента фильтрации K_f , соответствующие маркам бетона по водонепроницаемости, приведены в главе СНиП II-21-75 (табл. 2 приложения 1).

Водопоглощение бетона следует определять в соответствии с требованиями ГОСТ 12730.3-78.

7.7 Объемный вес бетона должен определяться по ГОСТ 12730.1-78. Допускается определять объемный вес бетона по ГОСТ 17623-78.

7.8 Размеры и неплоскость прогонов, толщину защитного слоя бетона до арматуры, положение стальных заглаженных изделий, фактический вес прогонов, а также качество поверхности и внешний вид прогонов проверяют по ГОСТ 13015-75.

7.9 Измерение величины потяжения направляемой арматуры производится согласно ГОСТ 22362-77.

7.10 Испытание сварных соединений арматурных и заглаженных изделий и оценку их качества необходимо производить по ГОСТ 10922-75.

7.11. На каждом прогоне нестыковкой краской при помощи трафарета или штампов должны быть нанесены следующие маркировочные знаки:

товарный знак предприятия-изготовителя или его краткое наименование;

марка прогона;

дата изготовления прогона;

штамп технического контроля.

8. Хранение, транспортирование, монтаж.

8.1. Хранение и транспортирование прогонов производится в положении, при котором ребро прогонов находится в вертикальной плоскости. Прогоны должны укладываться на инвентарные прокладки в зоне опорных заглаженных изделий. Прокладки необходимо располагать строго по вертикали.

При транспортировании прогоны должны быть надежно закреплены от смещения.

Крайние в рядах прогоны следует запрепятствовать от возможного опрокидывания.

Высота штабеля назначается в зависимости от грузоподъемности транспортных средств и размеров прокладок, при этом не должно допускаться падение снятые бетона под прокладками.

8.2. Изготовитель обязан сопровождать каждую партию паспортом, заполненным в соответствии с требованиями ГОСТ 13015-75.

8.3. Захват прогонов краном при погрузочно-разгрузочных и монтажных работах осуществляется за предназначенные для этой цели строповочные отверстия; при этом следует принять меры, предохраняющие бетон конструкции от повреждения в местах строповки.

Если строповочные отверстия замечены монтажными петлями, строповка прогонов производится за них (ст. п. 5.8).

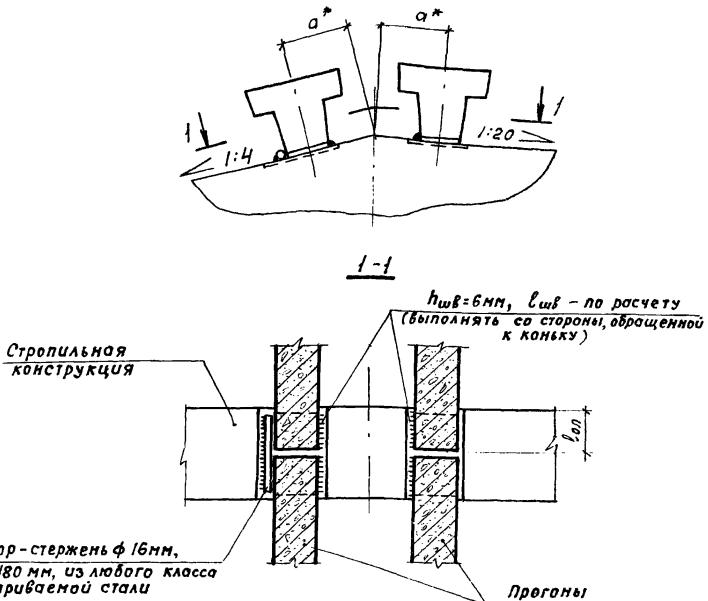
8.4. Если прогоны используются в качестве распорок, обеспечивающих устойчивость стропильных конструкций и каркаса здания в целом, закрепление их к заглаженным изделиям несущих конструкций должно предусматривать возможность передачи усилий сразу после монтажа данного прогона.

9. Гарантии изготовителя

9.1. Предприятие – изготовитель должно гарантировать соответствие поставляемых в установленном порядке прогонов требованиям настоящих рабочих чертежей и государственных стандартов.

9.2. При отпуске с предприятия прогонов с прочностью бетона ниже установленной настоящими рабочими чертежами, изготовитель обязан гарантировать, что прочность бетона достигнет проектной марки не позднее 28 дней со дня изготавления (или в другой срок, обусловленный заказчиком и изготовителем).

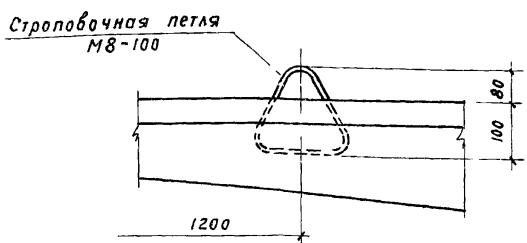
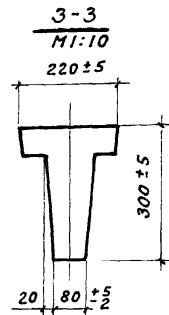
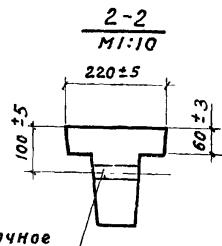
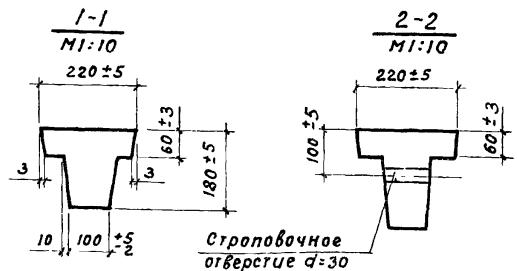
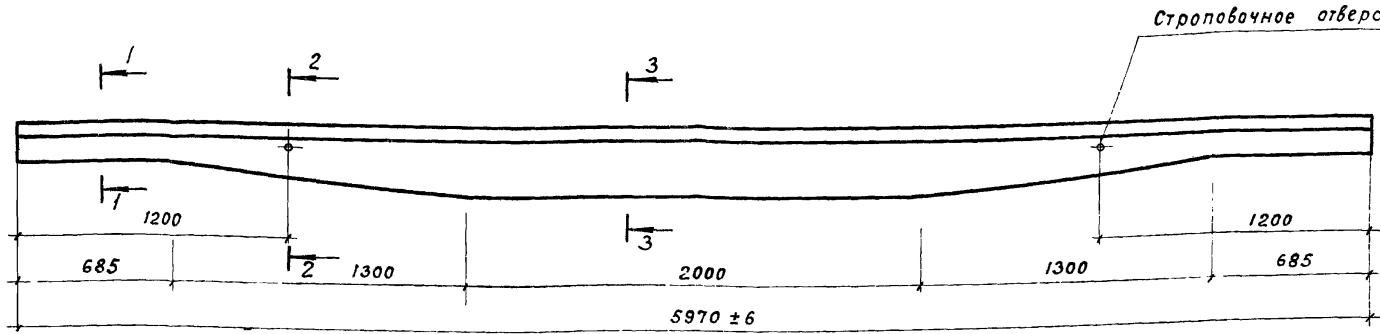
Предел огнестойкости прогонов в соответствии со СНиП II-A.5-70 „Противопожарные нормы проектирования зданий и сооружений” равен 0,5-0,6 часа.



* Размер „ a ” принимается по проекту, но не менее 150 (из условия обеспечения возможности приварки).

Минимальная проектная длина опирания прогонов $l_{op} = 85\text{мм}$. Фактическая длина опирания смонтированного прогона должна быть не менее 63мм.

Крепление прогонов к стропильным конструкциям



При замене строповочных отверстий монтажными петлями расположение петель принимать в соответствии с указаниями настоящего чертежа (см. п.5.8 пояснительной записи).

Нач.отд.	Розенблум	
Гл.спец	Балюков	
Глинжер	Бажанова	
Ст.инж.	Петрова	
Инженер	Николаева	
Н.контр.	Петрова	

1.462-14 01 ГЧ

Прогон железобетонный
Габаритный чертеж

Стадия	Масса	Масштаб
Р	480	1:20
Лист	листов 1	

ЦНИИПРОМЗДАНИЙ

Рис. 1

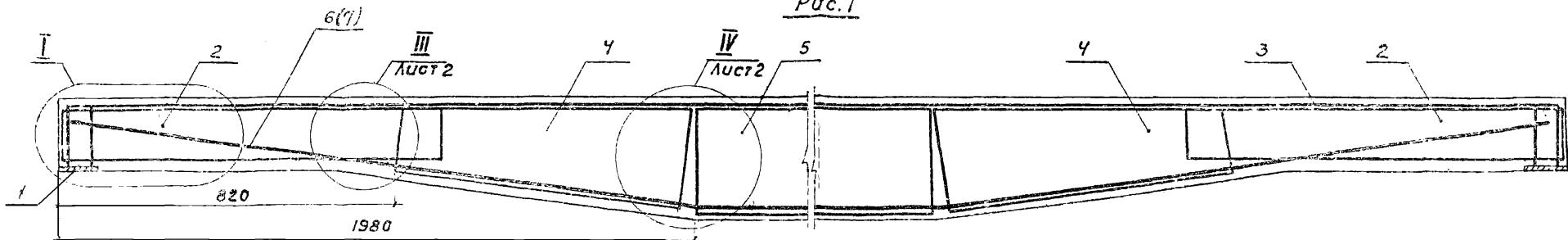
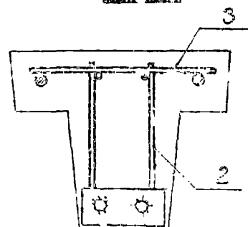
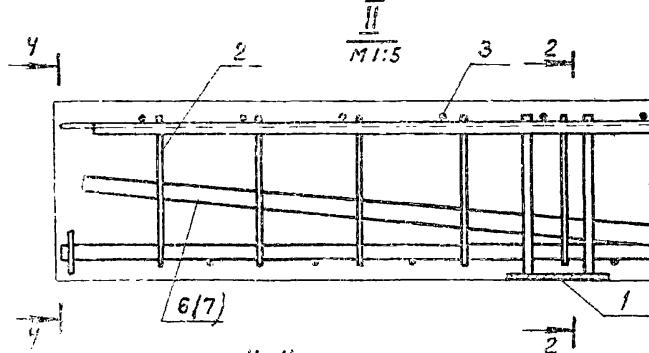
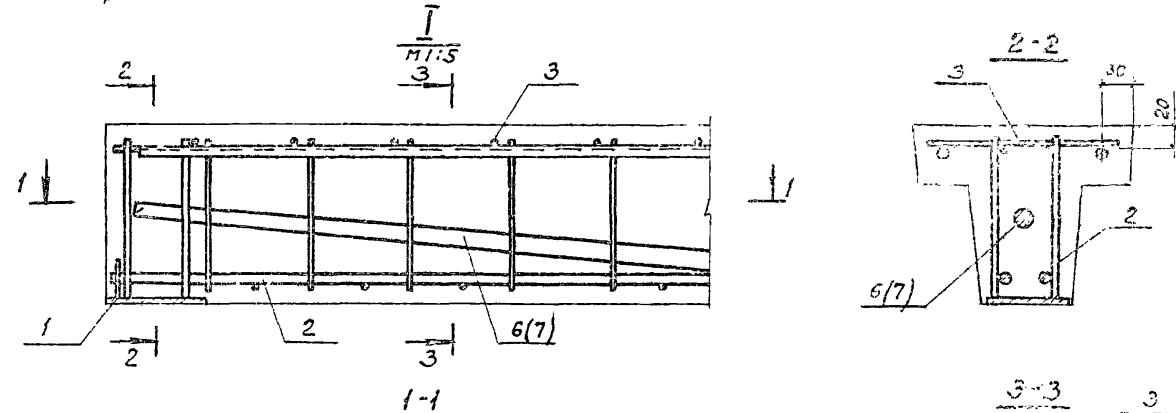
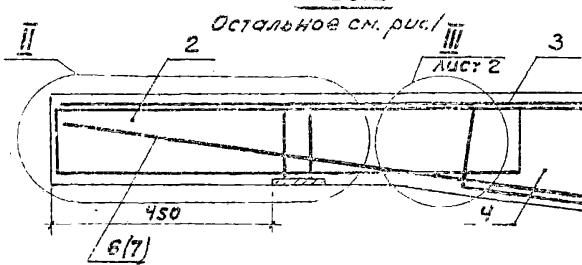


Рис. 2



Инч.стб. разработан		
Гл.спец. Болюков	составил	
Гл.инжир. Бажанова	проверил	
Ст. инж. Петрова	составил	
Инженер Николаева	составил	
М.контр. Петрова	записал	

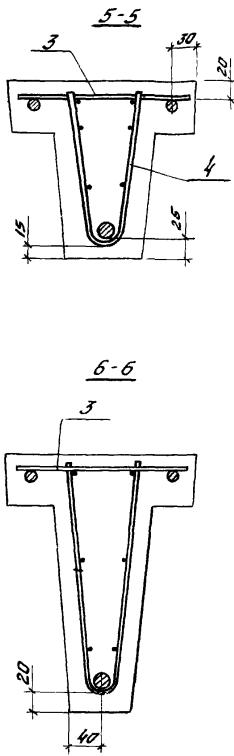
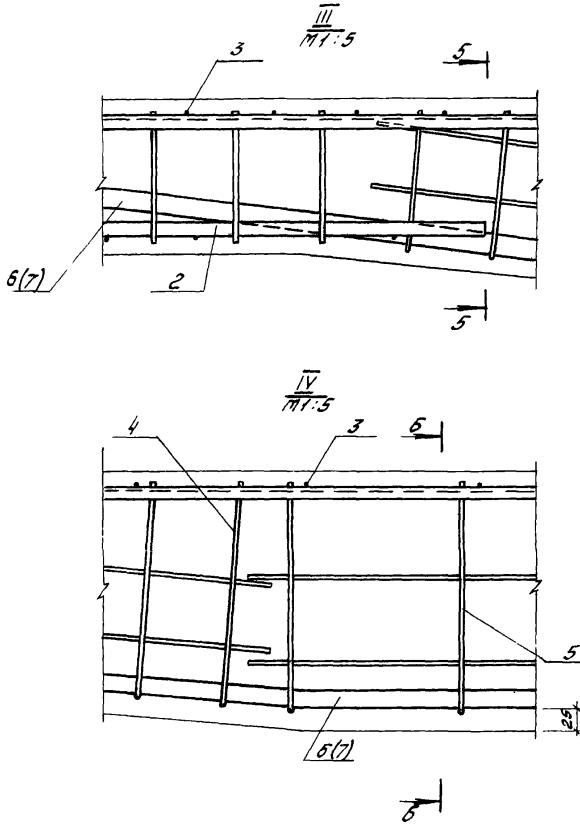
1.462-14.01-1000СБ

Прогон железобетонный
1 ПР

Станд. масса (масштаб)
Р 480 1:10

Лист 1 Листов 2

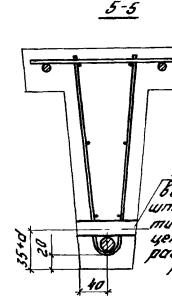
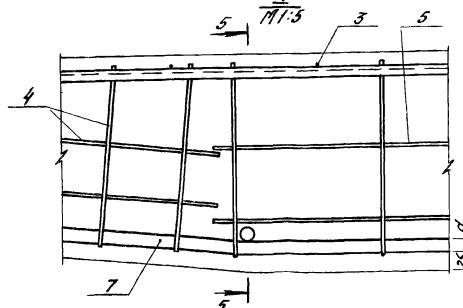
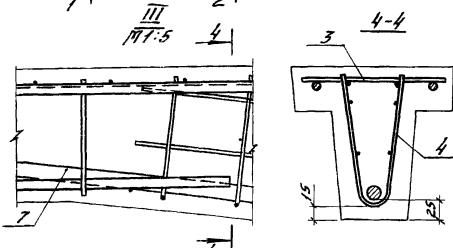
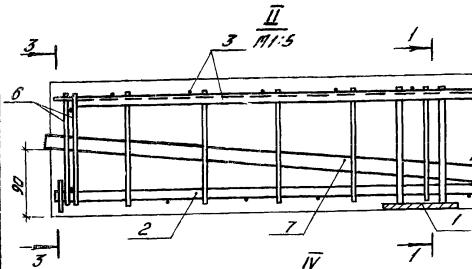
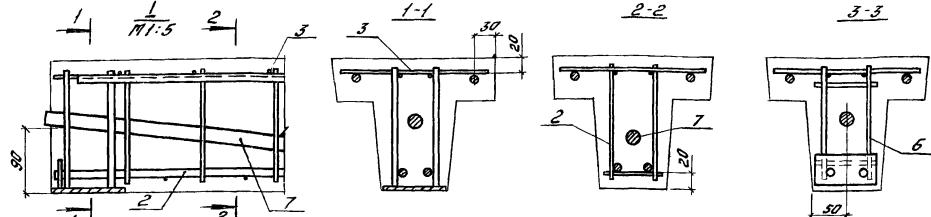
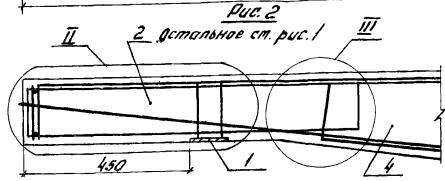
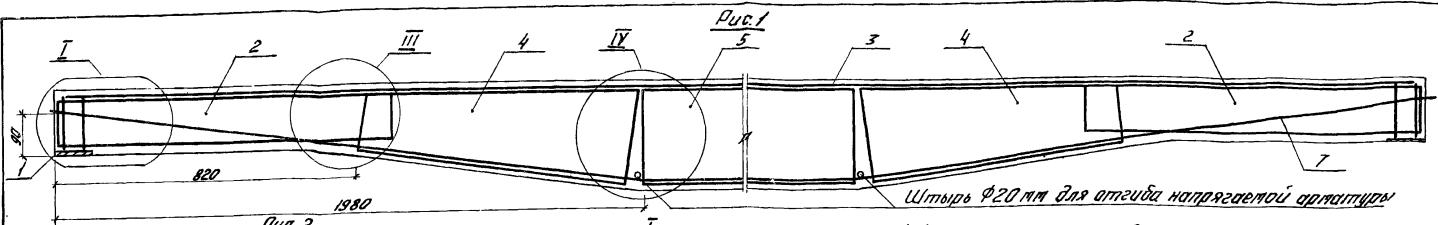
ЦНИИПРОМЗДАНИЙ



Обозначение	Марка	Рис.
1.462-14.01-1000	ИПР-1	1
-01	ИПР-2	
-02	ИПР-3	
-03	ИПР-4	
-04	ИПР-5	
-05	ИПР-1-0	
-06	ИПР-2-0	
-07	ИПР-3-0	
-08	ИПР-4-0	
-09	ИПР-5-0	2

1. Рабочие стержни С12-С15 и С1С1 (поз. 6 и 7) привязать вязальной проволокой к продольным стержням сеток С1, С2, С3, С4 (поз. 4 и 5) не менее, чем в 4 точках, до установки в опалубочную форму.

2. Каркас КР8=КР13 (поз. 3) привязать к верхним продольным стержням пространственных каркасов (поз. 2) и сеткам С1-С4 (поз. 4 и 5).



После выпрессовки штыря отверстие залепить цементным раствором М200

Обозначение	Марка	Рис.
1462-14.01-2000	2ПР-1АУ	
от-01 до-04	2ПР-2АУ-2ПР-5АУ	
от-05 до-09	2ПР-1АУ-2ПР-5АУ	
от-10 до-14	2ПР-1АУ-2ПР-5АШ	
от-15 до-19	2ПР-1АУ-а-2ПР-5АУ-а	1
от-20 до-24	2ПР-1АУ-а-2ПР-5АУ-а	
от-25 до-29	2ПР-1АШ-а-2ПР-5АШ-а	2

1462-14.01-2000 СБ		
Стойка	Масса поглощ.	
Прогон железобетонный 2ПР	р 480 1:10	лист листов 1

Рис.1

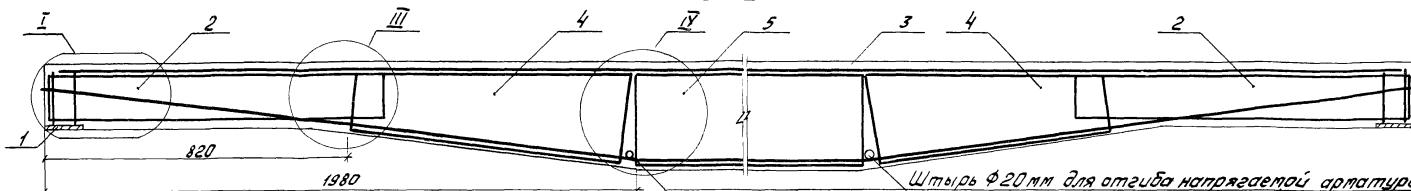
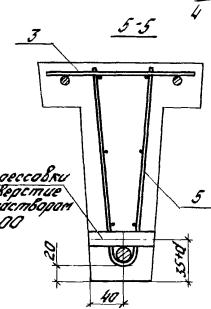
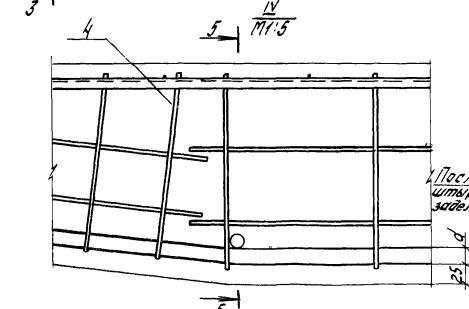
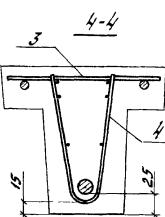
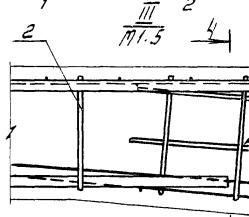
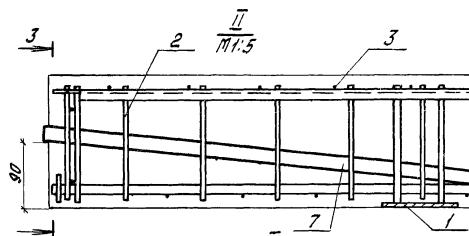
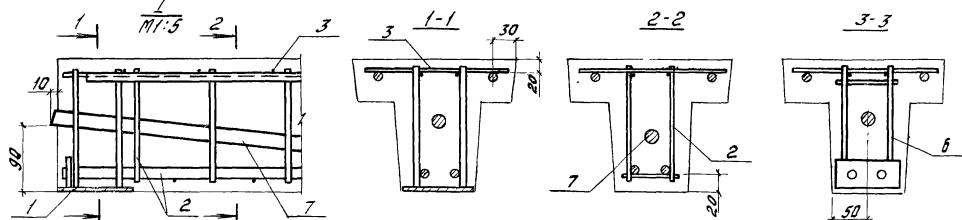
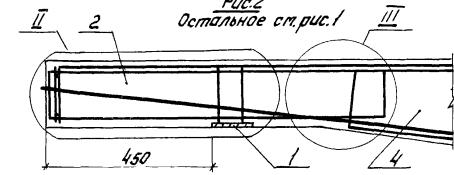


Рис.2



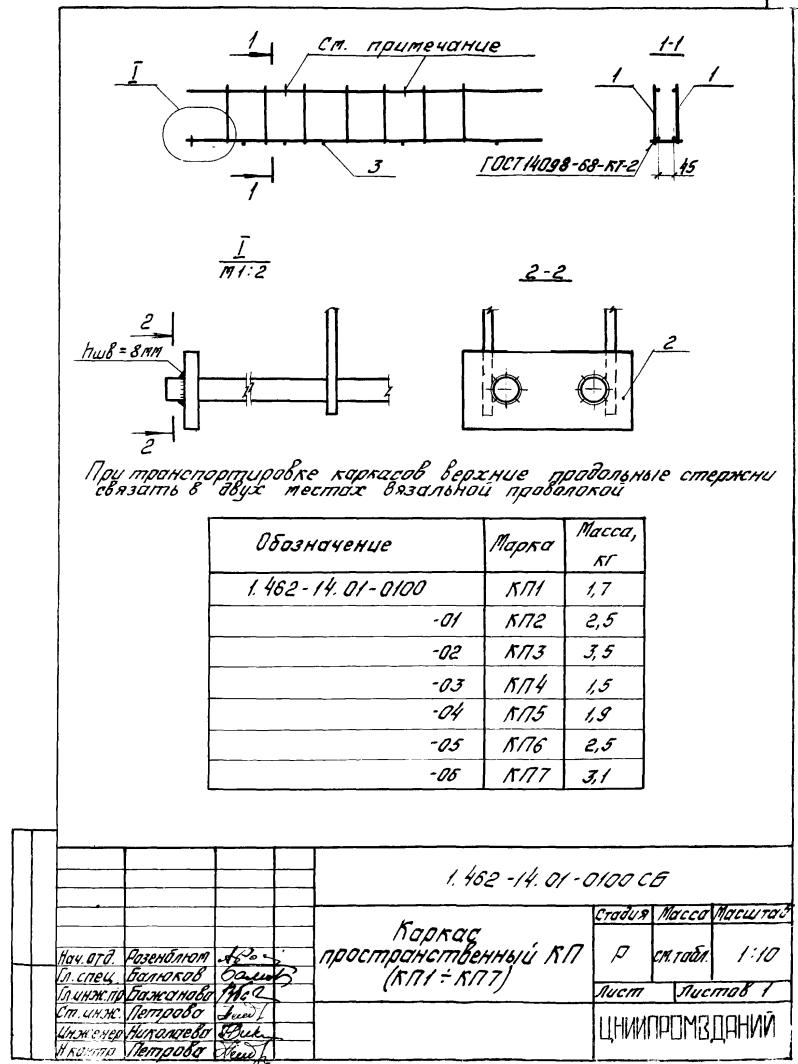
Обозначение	Марка	Рис.
1.462-14.01-3000	ЗПР-1А ²	
от-01 до -05	ЗПР-2А ² -ЗПР-БА ²	
от-08 до -10	ЗПР-1А ² -ЗПР-5А ²	
от-11 до -14	ЗПР-1А ² в-ЗПР-4А ² в	
от-15 до -20	ЗПР-1А ² в-ЗПР-БА ²	1
от-21 до -25	ЗПР-1А ² -ЗПР-5А ²	
от-26 до -29	ЗПР-1А ² в-ЗПР-4А ² в	2

1.462-14.01-3000 СБ			
Нач. отв.	Размеры отв.	Грузоподъемность	Стандарт/Масса/Площадь
1.Л.спеч.	Балок под	100 т	Р 480 1:10
2.Инж.	башмаками	100 т	
Ст.инж.	Петрово	100 т	
Инженер	Николаево	100 т	
Н.Конго	Петрово	100 т	
			Лист Листов 1
			ЦНИИПромзданий

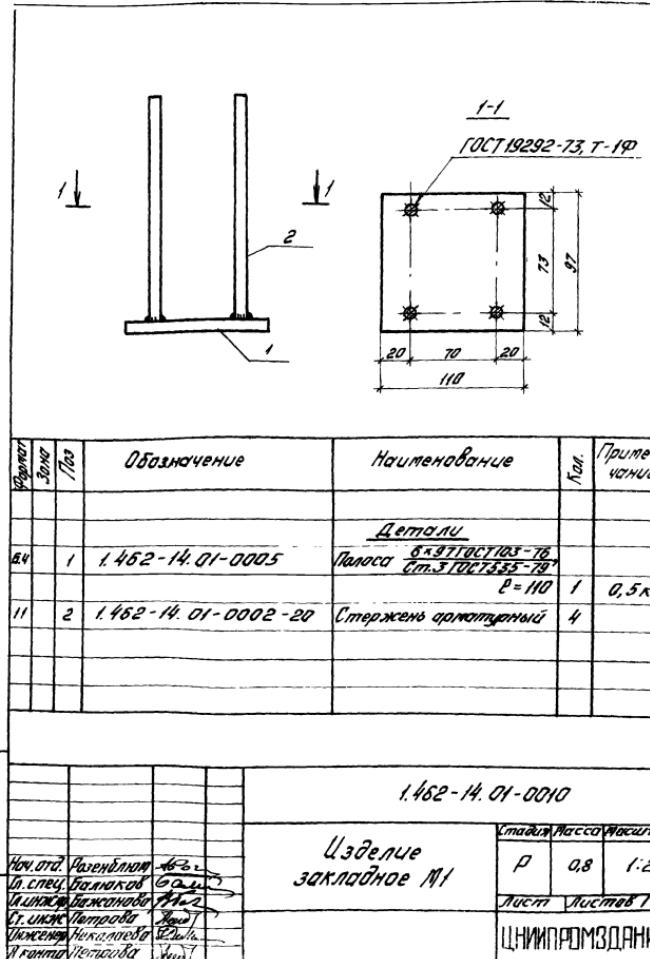
100. имен один	Обозначение	Наименование	Код на исполн. 1.462-14.01-0100-	Приме жение
			- 01 02 03 04 05 06	
//	1. 462-14.01-0100 СБ	Доштамповка		
//	/ 1 462-14.01-0100	Сборочный квартблок		
		Сборочные единицы		
//		Коркост плюсний КПГ	2	
		КП2	2	
		КП3	2	
		КП4	2	
		КП5	2	
		КП6	2	
//	-01	КП7	2	
//	-02	КП8	2	
//	-03	КП9	2	
//	-04	КП10	2	
//	-05	КП11	2	
//	-06	Шайба	М2	
//	-07	КП12	2	
//	-08	М3	1	
//	-09	М4	1	
//	-02	М5	1	
//	-03	Детали		
//	3 1.462-14.01-01002	Стяжка для опоры	5 5 5 5 5 5	
	-08	Стяжка для опоры		
		Нач. отг. Рыжеволют О спеч. Галюков Пчаков Григорьев Ст. инж. Петров Иванов Иванов Петров	66 Ольга Анатолий Сергей Дмитрий Юрий Иван Иван Петров	

1. 462-14.01-0100
**Коркост пространственный КП
(КП1 - КП7)**
ЦНИИПРОМЗДРАНИЙ

1. 462-14.01-0100



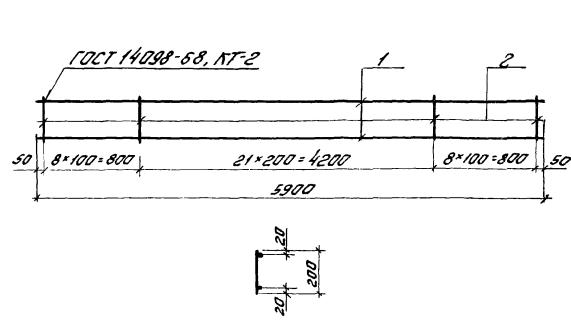
Номер загона	Пози. №	Обозначение	Наименование	Гл.	Приме- чание
<u>Переменные данные для исполнений</u>					
			1.462-14.01-0120 (М2)		
64	1	1.462-14.01-0120	Полоса Ø=85 ГОСТ 103-76 Ст. 3 ГОСТ 535-79 P=85	1	0,2 кг
			1.462-14.01-0120-01 (М3)		
1	1	1.462-14.01-0120-01	Полоса Ø=85 ГОСТ 103-76 Ст. 3 ГОСТ 535-79 P=85	1	0,2 кг
			1.462-14.01-0120-02 (М4)		
1	1	1.462-14.01-0120-02	Полоса Ø=85 ГОСТ 103-76 Ст. 3 ГОСТ 535-79 P=85	1	0,2 кг
			1.462-14.01-0120-03 (М5)		
1	1	1.462-14.01-0120-03	Полоса Ø=85 ГОСТ 103-76 Ст. 3 ГОСТ 535-79 P=85	1	0,2 кг
1.462-14.01-0120					
<u>Шайба М1 (М2-М5)</u>			Станд. №	Масса	Число штабов
Лист №			P	0,2	1:15
Лист №					
ЦНИИПROMЗДАННИЙ					
Испол. №					
Испол. №					
Испол. №					
Испол. №					
Испол. №					
Испол. №					



Обозначение	Наименование	Лот. №4 исполн. 1/462-14.01-0020					Примечание
		-01	-02	-03	-04	-05	
1/462-14.01-0020 СБ	Добуткенточай Сборочный чертеж						
	Детали						
1/1 1	1/462-14.01-0002 -18	Стяжка фронтальная	2				2,6 кг
	-22	Стяжка фронтальная	2				4,5 кг
	-24	Стяжка фронтальная	2				7,3 кг
	-26	Стяжка фронтальная	2				10,5 кг
	-28	Стяжка фронтальная	2				14,3 кг
	-29	Стяжка фронтальная	2				18,6 кг
1/1 2	-02	Стяжка фронтальная	.38	.38	.38		0,8 кг
	-10	Стяжка фронтальная	.38	.38	.38		1,2 кг

1/462-14.01-0020		Нач. от фронтальной Г.стяж. Балансир Г.стяж. Герметик Г.стяж. Петровка Инженер Никонова	Гордосс плоский (КР8 + КР13)	Гордосс пластмассовый
				Лист пластмассы

Составлено: Петровка с. Заря

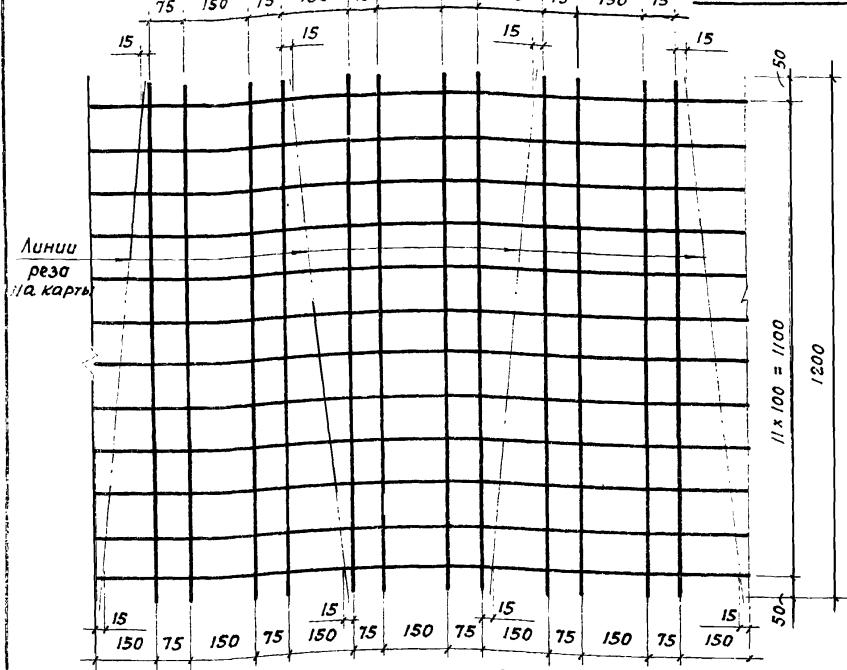


Обозначение	Марка	Масса, кг
1/462-14.01-0020	КР8	5,4
-01	КР9	8,1
-02	КР10	11,3
-03	КР11	15,5
-04	КР12	19,8
-05	КР13	3,4

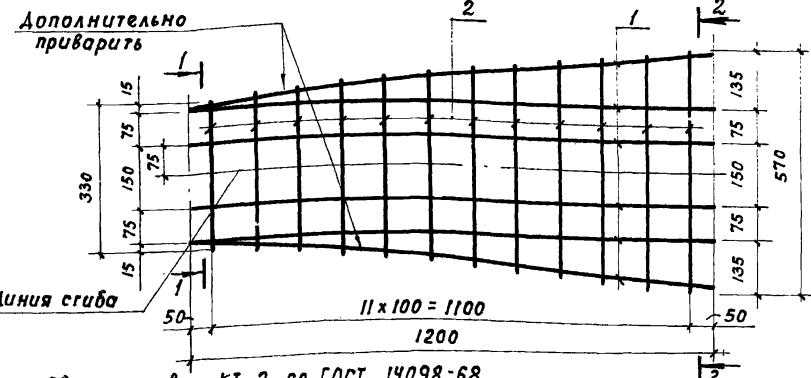
1/462-14.01-0020 СБ		
Нач. от фронтальной Г.стяж. Балансир Г.стяж. Герметик Г.стяж. Петровка Инженер Никонова	Кордас плоский КР (КР8 + КР13)	Состав массы пластмассы Г. стяжка Лист пластмассы

Составлено: Петровка с. Заря

Заготовка сеток С1, С2

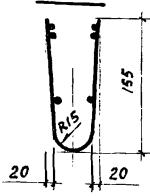


С1, С2 (развертка)



1. Сварные швы КТ-2 по ГОСТ 14098-68.
2. Крайние продольные стержни приварить дополнительно через один шаг после разрезки сетки на карты

1-1



2-2



С1, С2
в согнутом виде

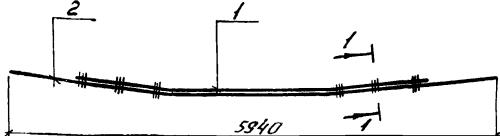
Формат	Обозначение	Наименование	Кол.	Примечание
<u>Переменные данные для исполнения</u>				
		<u>1.462-14.01-0030 (с1)</u>		1,2 кг
		<u>Детали</u>		
/1	1	Стержень арматурный 1.462-14.01-0002-06	6	
/1	2	Стержень арматурный 1.462-14.01-0002-03	12	
<u>1.462-14.01-0030-01 (с2)</u>				
<u>1,9 кг</u>				
		<u>Детали</u>		
/1	1	Стержень арматурный 1.462-14.01-0002-14	6	
/1	2	Стержень арматурный 1.462-14.01-0002-11	12	

		1.462-14.01-0030				
Нач. отб.	Розенблюм	10		Стадия	Масса	Масштаб
Гл.спец	Балюков	Балюков		P	сч.табл	
Глинянко	Бажаново	Бажаново				
Ст. инж.	Петрова	Петрова				
Инженер	Николаева	Николаева				
Н.контр	Петрова	Петрова				

Сетка арматурная С
(С1, С2)

Лист 1 листов 1

ЦНИИПРОМЗДАНИЙ



1-1



Приварку поз. 2 к поз. 1 производить ручной электроподуговой сваркой прерывистым швом.
Сборные швы накладывать по концам стержня (поз. 2) на длине 60мм и по длине через 500мм электродами типа Э42А-Ф; вш = 12 мм

Номер посл.	Поз.	Обозначение	Наименование	Лот.	Приме- чание
II	1	1.462-14.01-0003	Стержень армопутный СТ1	1	
II	2	1.462-14.01-0003-04	Стержень армопутный СТ5	1	

1.462-14.01-0003

Стержень
составной СТС1

Сталь	Масса	Масштаб
Р	21,8	
Лист	Листов7	

Нач отг. разъемном А-III
Листец болтов 6 штук
Л.инж. балансирного А-III
Ст.инж. Петрово А-III
Линженер Николаево А-III

Черт. № 2074
Изг. № 2074

Рис.1

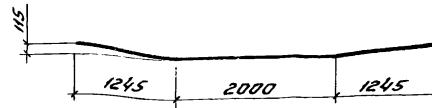
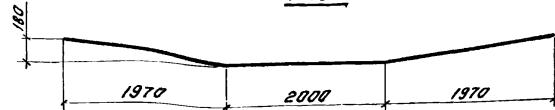


Рис.2



Обозначение	Марка	Рис.	Φ, мм	Длина, мм	Масса, кг
1.462-14.01-0003	СТ1	1	12	4500	4,0
-01	СТ2		16		9,4
-02	СТ3		18		11,9
-03	СТ4		20		14,7
-04	СТ5		22		17,8

1.462-14.01-0003

Нач отг. разъемном А-III Листец болтов 6 штук Л.инж. балансирного А-III Ст.инж. Петрово А-III Линженер Николаево А-III	Сталь	Масса	Масштаб
Стержень наклоняемый СТ (СТ1 + СТ5)	Р	Ст.табл	
Сталь класса А-III ГОСТ 5.1459-72	Лист	Листов7	

Марка прогонов	Контрольная нагрузка Р _б кгс для проверки прочности		Контрольная нагрузка Р _в кгс для проверки		Контрольный прогиб (при проверке жесткости)			
			прочности	жесткости	жесткости	жесткости		
	при возрасте бетона (в сутках) к моменту испытания прогонов							
	C=1,4	C=1,6	3-7	28	3-7	28	3-7	28
ЗПР-1А ^У (А _г V)	840	970	490	470	230	210	0,9	0,7
ЗПР-2А ^У (А _г V)	1160	1350	680	640	440	400	1,2	0,9
ЗПР-3А ^У (А _г V)	1470	1710	910	840	650	600	1,5	1,2
ЗПР-4А ^У (А _г V)	1890	2180	1150	1070	790	730	2,1	1,8
ЗПР-5А ^У (А _г V)	2370	2720	1430	1320	1070	980	2,6	2,3
ЗПР-6А ^У (А _г V)	2840	3280	1700	1580	1320	1210	3,0	2,8
ЗПР-1А ^{IV} (А _г IV)	920	1070	550	520	280	260	1,0	0,7
ЗПР-2А ^{IV} (А _г IV)	1210	1400	740	680	480	430	1,3	1,0
ЗПР-3А ^{IV} (А _г IV)	1470	1710	950	860	680	620	1,4	1,1
ЗПР-4А ^{IV} (А _г IV)	1890	2180	1210	1100	830	760	2,0	1,7
ЗПР-5А ^{IV} (А _г IV)	2260	2600	1450	1320	1080	980	2,5	2,2
ЗПР-1А ^{ШВ}	920	1070	580	510	290	260	1,0	0,8
ЗПР-2А ^{ШВ}	1210	1400	780	680	480	430	1,4	1,2
ЗПР-3А ^{ШВ}	1470	1710	980	880	690	620	1,7	1,5
ЗПР-4А ^{ШВ}	1790	2070	1190	1070	810	720	2,2	2,0

*1 Ширина раскрытия трещин не должна превышать 0,15 мм.

