

# **НАЦИОНАЛЬНОЕ ОБЪЕДИНЕНИЕ СТРОИТЕЛЕЙ**

---

## **Стандарт организации**

### **РИГЕЛИ И БАЛКИ ПОКРЫТИЙ И ПЕРЕКРЫТИЙ СБОРНЫЕ ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫЕ С ПРЕДВАРИТЕЛЬНО НАПРЯЖЕННОЙ АРМАТУРОЙ**

**Технические требования к монтажу и контролю их выполнения**

**СТО НОСТРОЙ 2.7.56-2011**

**Стандарт Некоммерческого партнерства  
«Саморегулируемая организация  
Союз строительных компаний Урала и Сибири»**

**СТО 030 НОСТРОЙ 2.7.56 – 2012**

*Издание официальное*

---

Открытое акционерное общество  
«Центральный научно-исследовательский и проектно-экспериментальный  
институт промышленных зданий и сооружений»

Общество с ограниченной ответственностью «Издательство «БСТ»

**Москва 2011**

**Предисловие**

1. РАЗРАБОТАН

ОАО «ЦНИИПромзданий»

2. ПРЕДСТАВЛЕН НА  
УТВЕРЖДЕНИЕ

Комитетом по промышленному  
строительству протокол от 23.12.2011 № 15

3. УТВЕРЖДЕН И  
ВВЕДЕН В ДЕЙСТВИЕ

Решением Совета Национального  
объединения строителей, протокол от  
30.12.2011 № 24

4. ВВЕДЕН

ВПЕРВЫЕ

© Национальное объединение строителей, 2011

*Распространение настоящего стандарта осуществляется в соответствии  
с действующим законодательством и с соблюдением правил, установленных  
Национальным объединением строителей*

## Содержание

Введение.....	IV
1. Область применения.....	1
2. Нормативные ссылки.....	1
3. Термины и определения.....	3
4. Общие положения.....	4
5. Входной контроль.....	5
6. Транспортирование и хранение.....	9
7. Монтаж ригелей и балок.....	11
8. Сдача-приемка монтажных работ и контроль качества их выполнения.....	15
9. Демонтаж ригелей и балок.....	17
10. Консервация объекта при временном прекращении монтажных работ.....	18
11. Правила безопасного выполнения работ при монтаже ригелей и балок.....	19
Приложение А (справочное) Примеры распространенных дефектов ригелей и балок массового применения.....	21
Приложение Б (рекомендуемое) Выбор кранов для монтажа ригелей и балок.....	26
Приложение В (рекомендуемое) Строповочные приспособления для монтажа ригелей и балок.....	30
Приложение Г (справочное) Номенклатура ригелей и балок массового применения.....	33
Библиография.....	48

## **Введение**

Настоящий стандарт разработан в рамках Программы стандартизации Национального объединения строителей на 2010-2012 годы и направлен на реализацию «Градостроительного кодекса Российской Федерации», Федерального закона от 27 декабря 2002 г. № 184-ФЗ «О техническом регулировании», Федерального закона от 30 декабря 2009 г. № 384-ФЗ «Технический регламент о безопасности зданий и сооружений», Федерального закона № 261-ФЗ «Об энергосбережении и о повышении энергетической эффективности и о внесении изменений в отдельные законодательные акты Российской Федерации», приказа Министерства регионального развития Российской Федерации от 30 декабря 2009 г. № 624 «Об утверждении Перечня видов работ по инженерным изысканиям, по подготовке проектной документации, по строительству, реконструкции, капитальному ремонту объектов капитального строительства, которые оказывают влияние на безопасность объектов капитального строительства».

Целью разработки стандарта является конкретизация общих положений СП 48.13330.2011 «СНиП 12-01-2004. Организация строительства» и СП 70.13330.2011 «СНиП 3.03.01-87. Несущие и ограждающие конструкции» применительно к монтажу железобетонных балок и регелей.

При разработке стандарта использованы действующие нормативные документы, наработки и опыт применения современных зарубежных и отечественных технологий (Кодыш Э.Н. «Учет влияния работы железобетонных конструкций в стадии монтажа на эксплуатационный период», Киреев А.Д. «Технология возведения зданий и специальных сооружений»), а также опыт и наработки авторов стандарта.

Авторский коллектив: канд. техн. наук Келасьев Н.Г., докт. техн. наук, проф. Трекин Н.Н., докт. техн. наук, проф. Кодыш Э.Н., Гузь И.В (ОАО «ЦНИИПромзданий»); канд. техн. наук, проф. Гончаров А.А (МГСУ).

**РИГЕЛИ И БАЛКИ ПОКРЫТИЙ И ПЕРЕКРЫТИЙ  
СБОРНЫЕ ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫЕ С ПРЕДВАРИТЕЛЬНО  
НАПРЯЖЕННОЙ АРМАТУРОЙ**

**Технические требования к монтажу и контролю их выполнения**

Crossbars and beams of coverings and overlappings national teams ferro-concrete  
with preliminary intense armature

Technical requirements to installation and control of their performance

---

**1 Область применения**

1.1 Настоящий стандарт распространяется на сборные железобетонные ригели и балки покрытий и перекрытий.

1.2 Стандарт устанавливает основные нормы и правила входного контроля, транспортирования, складирования, монтажа, сдачи-приемки монтажных и демонтажных работ при возведении зданий и сооружений различного назначения, а так же контроля качества их выполнения и консервации конструкций при временном прекращении монтажных работ.

**2 Нормативные ссылки**

В настоящем стандарте использованы нормативные ссылки на следующие стандарты и своды правил:

ГОСТ 2601-84 Сварка металлов. Термины и определения основных понятий

ГОСТ 3242-79 Соединения сварные. Методы контроля качества

ГОСТ 13015-2003 Изделия железобетонные и бетонные для строительства. Общие технические требования. Правила приемки, маркировки, транспортирования и хранения

ГОСТ 14098-91 Соединения сварные армATURE и закладных изделий железобетонных конструкций. Типы, конструкция и размеры

ГОСТ 17624-87 Бетоны. Ультразвуковой метод определения прочности бетона

ГОСТ 18105-2010\* Бетоны. Правила контроля и оценки прочности

ГОСТ 18980-90 Ригели железобетонные для многоэтажных зданий. Технические условия

ГОСТ 22690-88 Бетоны. Определение прочности механическими методами неразрушающего контроля

ГОСТ 23407-78 Ограждения инвентарные строительных площадок и участков производства строительно-монтажных работ. Технические условия

ГОСТ 23616-79 Система обеспечения точности геометрических параметров в строительстве. Контроль точности

ГОСТ 24258-88 Средства подмащивания. Общие технические условия

ГОСТ 24259-80 Оснастка монтажная для временного закрепления и выверки конструкций зданий. Классификация и общие технические требования

ГОСТ 24893.0-81 Балки обвязочные железобетонные для зданий промышленных предприятий. Технические условия

ГОСТ 26433.0-85 Система обеспечения точности геометрических параметров в строительстве. Правила выполнения измерений. Общие положения

ГОСТ 26433.1-89 Система обеспечения точности геометрических параметров в строительстве. Правила выполнения измерений. Элементы заводского изготовления

---

\* Вводится в действие на территории Российской Федерации с 01.09.2012 вместо ГОСТ Р 53231-2008

ГОСТ 26433.2-94 Система обеспечения точности геометрических параметров в строительстве. Правила выполнения измерений параметров зданий и сооружений

ГОСТ 26887-86 Площадки и лестницы для строительно-монтажных работ. Общие технические условия

ГОСТ 28570-90 Бетоны. Методы определения прочности по образцам, отобранным из конструкций

ГОСТ Р 53778-2010 Здания и сооружения. Правила обследования и мониторинга технического состояния

СП 48.13330.2011 «СНиП 12-01-2004. Организация строительства»

СП 70.13330.2011 «СНиП 3.03.01-87. Несущие и ограждающие конструкции»

СТО НОСТРОЙ 2.7.55-2011 Плиты покрытий и перекрытий сборные железобетонные с предварительно напряженной арматурой для пролетов до 7,2 м. Технические требования к монтажу и контролю их выполнения

Примечания – При пользовании настоящим стандартом следует проверить действие ссылочных стандартов и сводов правил в информационной системе общего пользования – на официальных сайтах национального органа Российской Федерации по стандартизации и НОСТРОЙ в сети Интернет или по ежегодно издаваемым информационным указателям, опубликованным по состоянию на 1 января текущего года. Если ссылочный документ заменен (изменен), то при пользовании настоящим стандартом следует руководствоваться новым (измененным) документом. Если ссылочный документ отменен без замены, то положение, в котором дана ссылка на него, применяется в части, не затрагивающей эту ссылку.

### **3 Термины и определения**

В настоящем стандарте применены термины в соответствии с СТО НОСТРОЙ 2.7.55, а также следующие термины с соответствующими определениями:

**3.1 балка:** Конструктивный элемент, обычно в виде бруса, работающий главным образом на изгиб.

**3.2 ригель:** Линейный несущий элемент строительных конструкций зданий или сооружений, расположенный горизонтально или наклонно и соединяющий вертикальные элементы.

#### Примечания

1 Ригели служат опорой для прогонов или плит, устанавливаемых в перекрытиях или покрытиях зданий.

2 Соединения ригелей с вертикальными элементами (стойками и колоннами) осуществляются жестко или шарнирно.

## 4 Общие положения

4.1 Ригели и балки покрытий и перекрытий, применяемые при возведении здания или сооружения, должны соответствовать проекту и отвечать требованиям ГОСТ 18980, ГОСТ 24893.0.

Ригели и балки подразделяются на типы:

- по конструктивному решению: двухполочные, однополочные, с опиранием плит поверху;
- по способу опирания на колонну: с подрезкой (на скрытую консоль); без подрезки (на колонну или открытую консоль).

4.2 Оформление исполнительной документации при производстве монтажных работ необходимо осуществлять в соответствии с РД -11-02-2006 [1] и РД-11-05-2007 [2].

4.3 Все работы по монтажу ригелей и балок, начиная с входного контроля материалов и заканчивая сдачей-приемкой здания в целом или его отдельных частей, а также консервации и демонтажу, следует выполнять в соответствии с требованиями настоящего стандарта.

## 5 Входной контроль

5.1 При поступлении ригелей и балок на строительную площадку необходимо выполнить следующие операции входного контроля:

- проверку наличия сопроводительного документа о качестве ригелей и балок и их соответствии заданному типу (марке) – ГОСТ 18980, ГОСТ 24893.0 (серия 1.420-12 [3], серия 1.420-8/87 [4], серия 1.020-1/87 [5]);
- проверку наличия маркировки на ригелях и балках в соответствии с ГОСТ 13015 и их соответствие с данными, указанными в сопроводительном документе;
- предварительное визуальное обследование ригелей и балок для установления отсутствия недопустимых дефектов и повреждений (трещин, повреждений бетона в зоне анкеровки напрягаемой арматуры, сколов, наплывов бетона и др., приведенных в приложении А) и наличия выпусков арматурных стержней длястыковки.

5.2 После разгрузки ригелей и балок должны быть выполнены сплошной визуальный контроль и выборочные измерения по определению геометрических параметров, качества поверхностей, наличия трещин раскрытием более 0,1 мм, прочности бетона ригелей и балок.

5.2.1 Измерения по определению геометрических параметров, качества поверхностей, наличия трещин и прочности бетона ригелей и балок должны проводиться не менее чем на 10 % конструкций, но не менее трех.

5.2.2 Значения фактических отклонений геометрических параметров ригелей и балок, указанных в рабочих чертежах, не должны превышать допустимых отклонений, приведенных, приведенных в таблице 1.

Таблица 1

В миллиметрах

Вид геометрического параметра	Наименование геометрического параметра	Предельное отклонение
Отклонение от линейного размера	Длина ригеля (балки): до 4000 от 4000 до 8000 свыше 8000  Размер поперечного сечения ригеля (балки): до 250 от 250 до 500 свыше 500  Размер, определяющий положение: строповочного отверстия или монтажной петли закладного изделия на плоскости ригеля: опорного дополнительного	±5 ±6 ±8  ±4 ±5 ±6  15 5 10
	Несовпадение плоскостей ригеля и элемента закладного изделия	5
Отклонение от прямолинейности боковых граней ригеля на всей их длине: до 4000 от 4000 до 8000 свыше 8000	-	5 6 8
Отклонение от плоскостности опорной части ригеля	-	3

5.2.3 Качество поверхностей и внешний вид изделий в зависимости от категории, указанной в заказе на поставку, должны отвечать требованиям, приведенным в таблице 2.

Правила выбора средств измерений и выполнения измерений для контроля параметров, указанных в 5.2.1, установлены в ГОСТ 26433.0; ГОСТ 26433.1; ГОСТ 26433.2.

#### 5.2.4 Поставленные на монтаж изделия не должны иметь:

- жировых и ржавых пятен на лицевых поверхностях;
- трещин на поверхностях, за исключением усадочных и других поверхностных технологических шириной более 0,1 мм;
- наплывов бетона на открытых поверхностях стальных закладных изделий, выпусках арматуры и монтажных петлях.

Таблица 2

Характеристика бетонной поверхности	Категория	Диаметр раковин	В миллиметрах		
			Высота (глубина) наплыва (впадин)	Глубина сколов	Длина сколов на 1 м ребра
Предназначенная под окраску, выходящая внутрь жилых и общественных зданий	A2	1	1	5	50
То же, выходящая внутрь производственных и вспомогательных зданий	A3	4	2	5	50
Лицевые неотделываемые	A6	15	5	10	100
Нелицевые, видимые в условиях эксплуатации	A7	20	-	20	-

5.2.5 Выборочный контроль прочности бетона ригелей и балок следует выполнять по ГОСТ 18105 определением класса бетона по прочности на сжатие.

5.2.5.1 Прочность бетона ригеля или балки должна соответствовать отпускной, установленной в зависимости от наличия предварительно напряженной арматуры и времени года, но не менее 70 % от проектного значения в тёплое время года и не менее 85 % в зимний период.

5.2.5.2 Контроль прочности бетона выполняют с использованием метода упругого отскока (склерометры), метода ударного импульса и метода скальвания ребра по ГОСТ 22690 или ультразвукового метода по ГОСТ 17624.

5.2.5.3 В ригеле (балке) с наименьшими значениями прочности бетона, близкими к проектному или ниже проектного значения, используют дополнительно метод отрыва со скальванием по ГОСТ 28570.

Примечание – Могут применяться другие методики определения прочности бетона методом отрыва со скальванием, например, по СТО 02495307-005-2008 [6].

Класс бетона по прочности на сжатие вычисляют с учетом действительного среднего квадратического отклонения  $\sigma$ , полученного по результатам не менее 6 измерений, выполненных в одном изделии.

5.3 При обнаружении недопустимых дефектов или отклонений, превышающих установленные допуски составляется акт с участием представителя завода изготовителя, строительной организации, автора проекта и представителя проектной организации (наиболее распространенные дефекты приведены в приложении А).

Решение о возможности использования ригелей или балок (партии изделий), при условии выполнения необходимого ремонта (усиления) принимается после проведения обследования для проверки соответствия требованиям ГОСТ 18980 и ГОСТ 24893.0.

## 6 Транспортирование и хранение

6.1 Транспортирование и хранение ригелей и балок должно осуществляться в соответствии с требованиями настоящего стандарта и ГОСТ 13015.

Выбор транспортных средств производят на стадии разработки ППР с учетом массы и размеров ригелей (балок), дальности перевозки, дорожных условий.

6.2 Ригели и балки следует транспортировать и хранить в горизонтальном положении в штабелях высотой не более 2 м. Положение при складировании – близкое к проектному. Главное требование – обеспечение устойчивости штабелей. В штабеле должно быть не более трех рядов, возможно использование для складирования инвентарных кондукторов.

6.3 Доставка ригелей и балок на строительную площадку осуществляется железнодорожным или автомобильным транспортом. При доставке железнодорожным транспортом разгрузку изделий производят на прирельсовый склад, где осуществляется первичный входной контроль и сортировка изделий с последующей подачей (по потребности) на приобъектный склад.

6.4 При перевозке железнодорожными платформами ригели и балки укладывают горизонтальными рядами с поперечными прокладками.

Крепление ригелей и балок при транспортировке железнодорожным транспортом производят по правилам транспортирующей организации, , а при транспортировке изделий, не включенных в правила, крепление производится при помощи стоек, скрепленных с нижним и верхним поперечными брусками. Нижний брусок, кроме того, прибивают к полу платформы четырьмя гвоздями длиной не менее 150 мм. Стойки закрепляют двумя парами растяжек из проволоки диаметром 6мм в шесть нитей.

6.5 Автомобильный транспорт рекомендуется использовать при перевозках на расстояния до 500 км. Для перевозки ригелей и балок используют, как правило, специализированные автотранспортные средства (панелевозы).

#### Примечания

1 Наибольшее распространение получили автопоезда, состоящие из седельного тягача и специализированного полуприцепа.

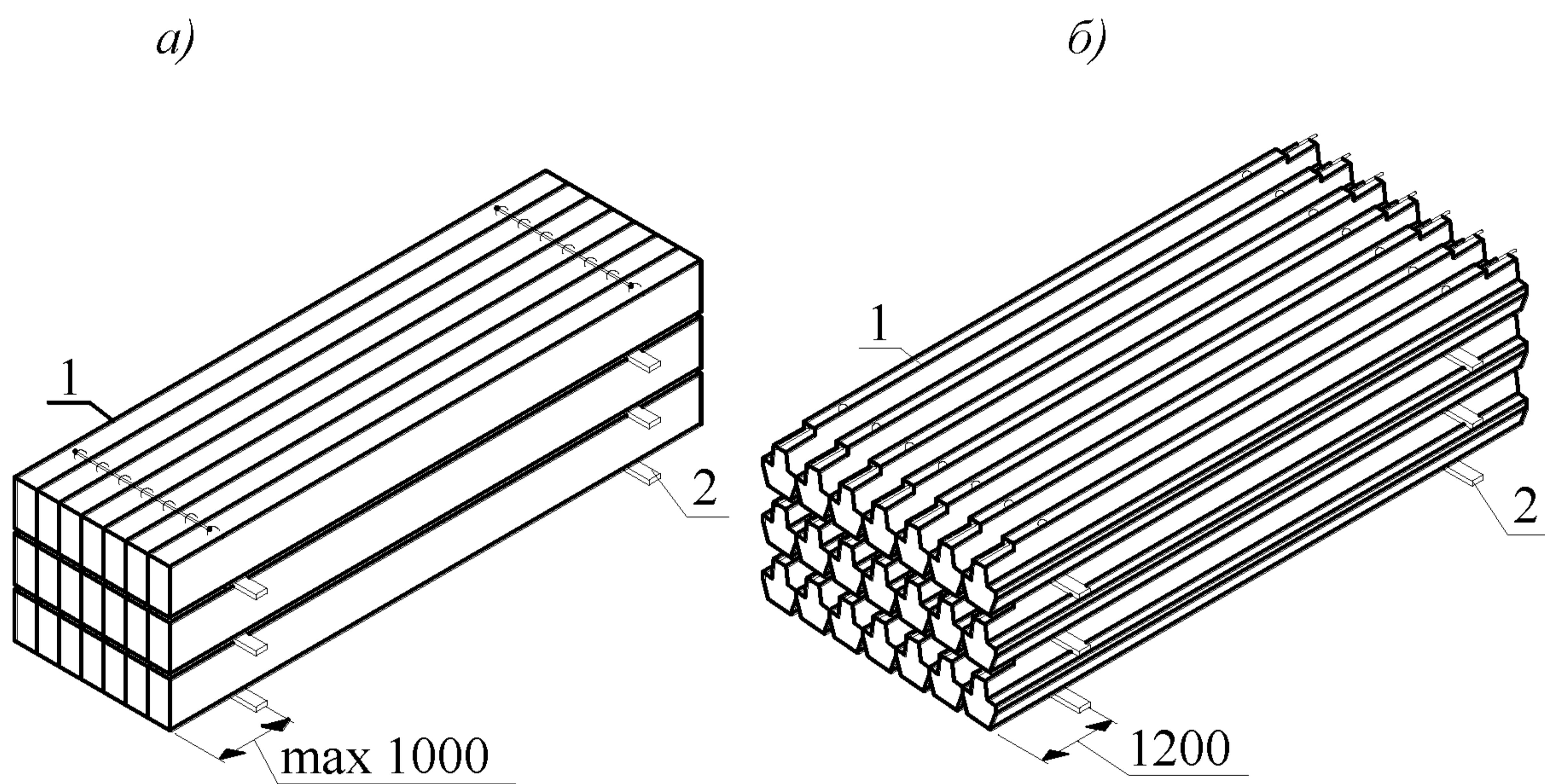
2 По погрузочной высоте (расстояние от плоскости, по которой осуществляется опирание перевозимого груза, до уровня земли) полуприцепы подразделяются на три типа: высокорамные, погрузочная высота которых больше высоты расположения седельно-сцепного устройства и больше диаметра колес полуприцепа; низкорамные, погрузочная высота которых меньше высоты расположения седельно-сцепного устройства и меньше диаметра колес полуприцепа; полунизкорамные, погрузочная высота которых меньше высоты расположения седельно-сцепного устройства и больше диаметра колес полуприцепа.

Перевозку ригелей (балок) на большие расстояния рекомендуется производить в специально смонтированных контейнерах. При их отсутствии крепление ригелей производится при помощи специальных приспособлений (см. 6.4).

6.6 Деревянные подкладки и прокладки в штабеле должны устанавливаться строго по одной вертикали вблизи монтажных петель со стороны торцов изделий. Ширина прокладки назначается с учетом прочности древесины на смятие. Толщина прокладки должна обеспечивать наличие зазора не менее 20 мм от верха монтажной петли.

6.7 Штабели изделий (см. а) и б) рисунка 1), рассортованные по маркам, располагают на приобъектном складе в зоне действия монтажного крана в соответствии с утвержденным стройгенпланом. Расстояние между соседними штабелями должно быть не менее 0,2 м. Проходы между штабелями должны иметь ширину не менее 1 м.

В штабеле должно быть не более трех рядов.



а – прямоугольных, б – ригелей с полками.  
1 – ригель, 2 – прокладка

Рисунок 1 – Схема складирования балок и ригелей

6.8 Необходимый запас конструкций определяют в зависимости от производственной потребности, дальности перевозки и условий поступления конструкций. Запас времени между поставкой и монтажом конструкций принимают до двух недель. При определении запаса конструкций учитывают также необходимость резерва на случай непредвиденных задержек в поставках и время, необходимое на комплектование конструкций.

## 7 Монтаж ригелей и балок

7.1 Монтаж ригелей и балок осуществляют, как правило, в одном потоке с плитами перекрытий и покрытий с использованием самоходных стреловых кранов с гуськами или башенных кранов, грузоподъемность которых выбирается по наиболее тяжелому изделию и монтажной оснастки.

Выбор крана производится по методике, приведенной в приложении Б.

7.2 При отсутствии или ограниченных размерах стройплощадки<sup>\*</sup> монтаж конструкций может осуществляться непосредственно с транспортных средств – «с колес».

При этом необходимо:

- наличие проекта организации монтажных работ в условиях затрудняющих складирование монтируемых конструкций;
- разработка почасового графика поставки монтируемых конструкций на строящийся объект, увязанный с технологической последовательностью их монтажа;
- выполнение требований раздела 5.

7.3 Монтажные работы должны предусматривать:

- подготовительные работы;
- строповку ригеля (балки);
- подъем и перемещение ригеля (балки) к месту укладки;
- установку в положение, близкое к проектному;
- выверку и закрепление изделия в проектном положении.

7.4 Подготовительные работы должны включать следующие операции и процессы:

- проверку наличия на изделии маркировки и ее соответствие проекту;
- визуальную проверку отсутствия механических повреждений;
- очистку закладных деталей, опорных зон и проверку наличия антакоррозионного покрытия закладных деталей;
- при необходимости нанесение на изделие монтажной разметки;
- проверку наличия акта освидетельствования (приемки) ранее выполненных работ;
- очистку опорных поверхностей ранее смонтированных конструкций (стен, колонн);

---

\* Стесненные городские условия

– нанесение разметки, определяющей проектное положение ригеля или балки на опорах.

7.5 Для строповки ригелей и балок с монтажными петлями используют двухветвевой строп. Необходимая длина стропа определяется из условия обеспечения угла не более  $90^{\circ}$  между ветвями стропа. Разрывное усилие для используемого каната должно не менее чем в шесть раз превышать усилие, действующее в канате при подъеме изделия.

Примечание – Для строповки ригелей и балок, не имеющих петель или других строповочных приспособлений, используют двухветвевой строп с дополнительными кольцевыми стропами или обвязочными захватами, а также траверсы со специальными захватами.

Конструкции строповочных устройств для монтажа ригелей и балок приведены в приложении В.

7.6 Укладка ригелей (балок) производится с тех же поэтажных подмостей, которые применялись для монтажа колонн или кладки стен.

7.7 Укладку ригелей и балок в направлении перекрываемого пролета надлежит выполнять с соблюдением установленных нормами размеров глубины опирания их на опорные конструкции или зазоров между сопрягаемыми элементами. Глубина опирания балок зависит от конструктивного решения здания.

Установку изделий в поперечном направлении перекрываемого пролета следует выполнять по разметке, совмещая риски продольных осей устанавливаемых элементов с рисками осей колонн или рисками разбивочных осей.

Ригели и балки в каркасных зданиях следует укладывать насухо на опорные поверхности несущих конструкций.

Выверку ригелей и балок в вертикальной плоскости следует выполнять путем совмещения рисок геометрических осей на опорах относительно вертикали.

Не допускается применение не предусмотренных проектом подкладок для выравнивания укладываляемых ригелей по отметкам без согласования с проектной организацией.

7.8 Сварку стыков, включая закладные детали и выпуски арматуры (ГОСТ 14098, ГОСТ 3242), следует выполнять после проверки правильности установки элементов.

Замоноличивание стыков (если это предусмотрено проектом) производится после приемки сварных соединений и выполнения антикоррозионного покрытия сварных соединений и поврежденных участков покрытия закладных изделий. Бетонные смеси, применяемые для замоноличивания стыков, должны отвечать требованиям проекта с учетом изменения состава и технологии производства работ в зависимости от климатических условий. Наибольший размер зерен крупного заполнителя в бетонной смеси не должен превышать 1/3 наименьшего размера сечения стыка.

7.9 Сварка и замоноличивание стыков должно производиться с передвижных инвентарных подмостей, имеющих огражденные площадки (см. рисунок 2).

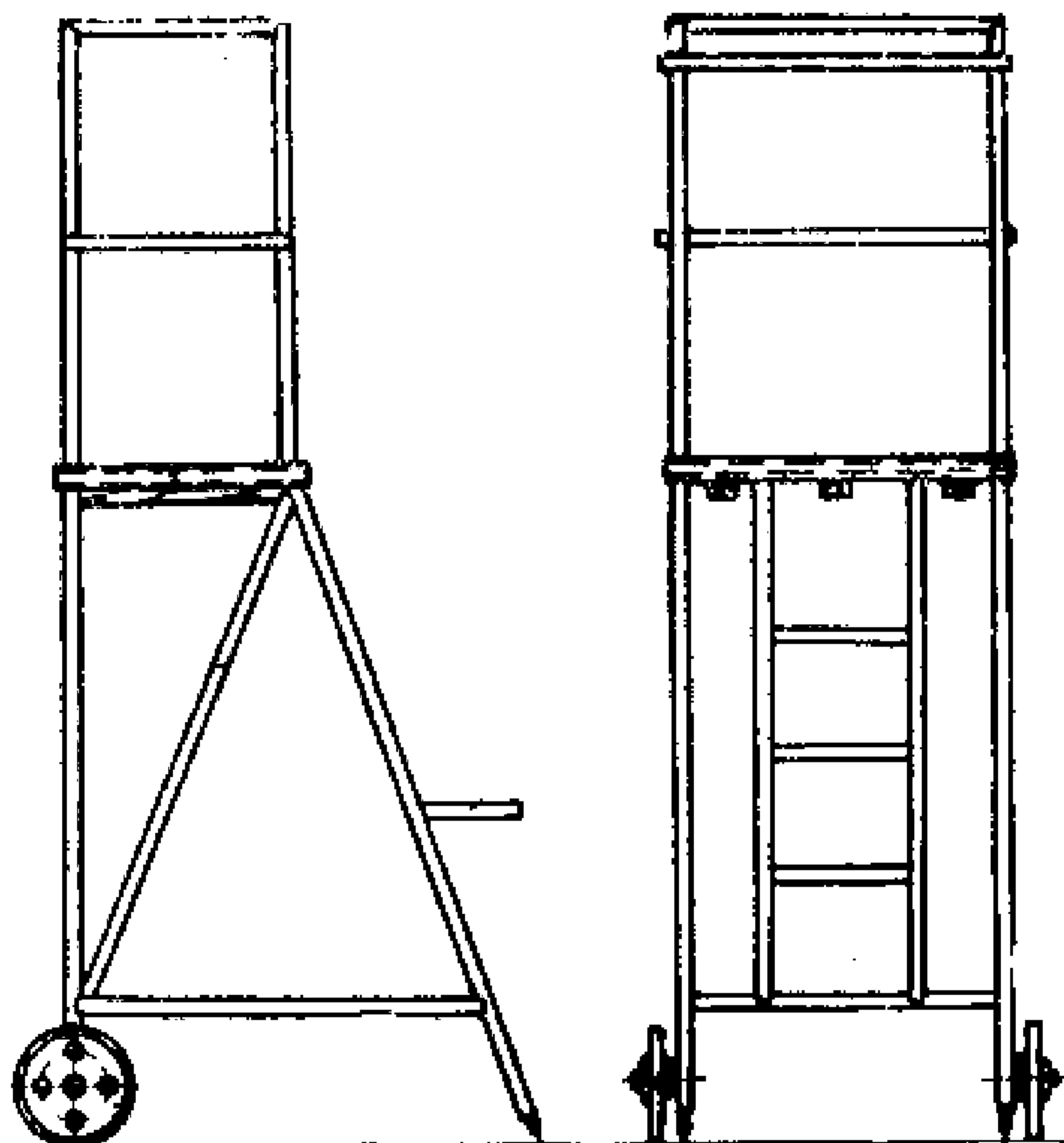


Рисунок 2 – Передвижная площадка монтажника

## 8 Сдача-приемка монтажных работ и контроль качества их выполнения

8.1 Сдача выполненных работ по монтажу ригелей и балок производится в комплексе со сдачей-приемкой всех видов общестроительных работ по возведению здания в целом или его отдельных частей.

8.2 В ходе сдачи-приемки проверяется полнота и правильность оформления исполнительной документации, включая акты на скрытые работы (в соответствии с РД-11-02-2006 [1] и РД-11-05-2007 [2]). Оценка качества выполненных работ на объекте производится с учетом имевших место нарушений, отраженных в исполнительной документации.

8.3 При оценке качества монтажа отдельных элементов следует использовать геодезические приборы и измерительные устройства, позволяющие определять отклонения положения ригелей (балок) от проектных геометрических параметров с погрешностью, не превышающей 0,2 от значения предельного (допустимого) отклонения.

Выбор средств измерений осуществляют в соответствии с ГОСТ 23616 и ГОСТ 26433.1.

8.4 Отклонения от проектного положения смонтированных ригелей и балок не должны превышать предельных отклонений:

– от совмещения ориентиров (рисок геометрических осей, граней) в нижнем сечении установленных элементов с установочными ориентирами

– 8 мм;

– от совмещения ориентиров (рисок геометрических осей) в верхнем сечении установленных элементов с установочными ориентирами при высоте элемента на опоре:

до 1 м – 6 мм;

от 1,0 до 1,6 м – 8 мм;

– от симметричности (половина разности глубины опирания концов элемента) в направлении перекрываемого пролета при длине элемента:

до 4 м – 5 мм;

от 4 до 8 м – 6 мм;

от 8 до 16 м – 8 мм.

Измеряемые геометрических параметров изображены на рисунке 3.

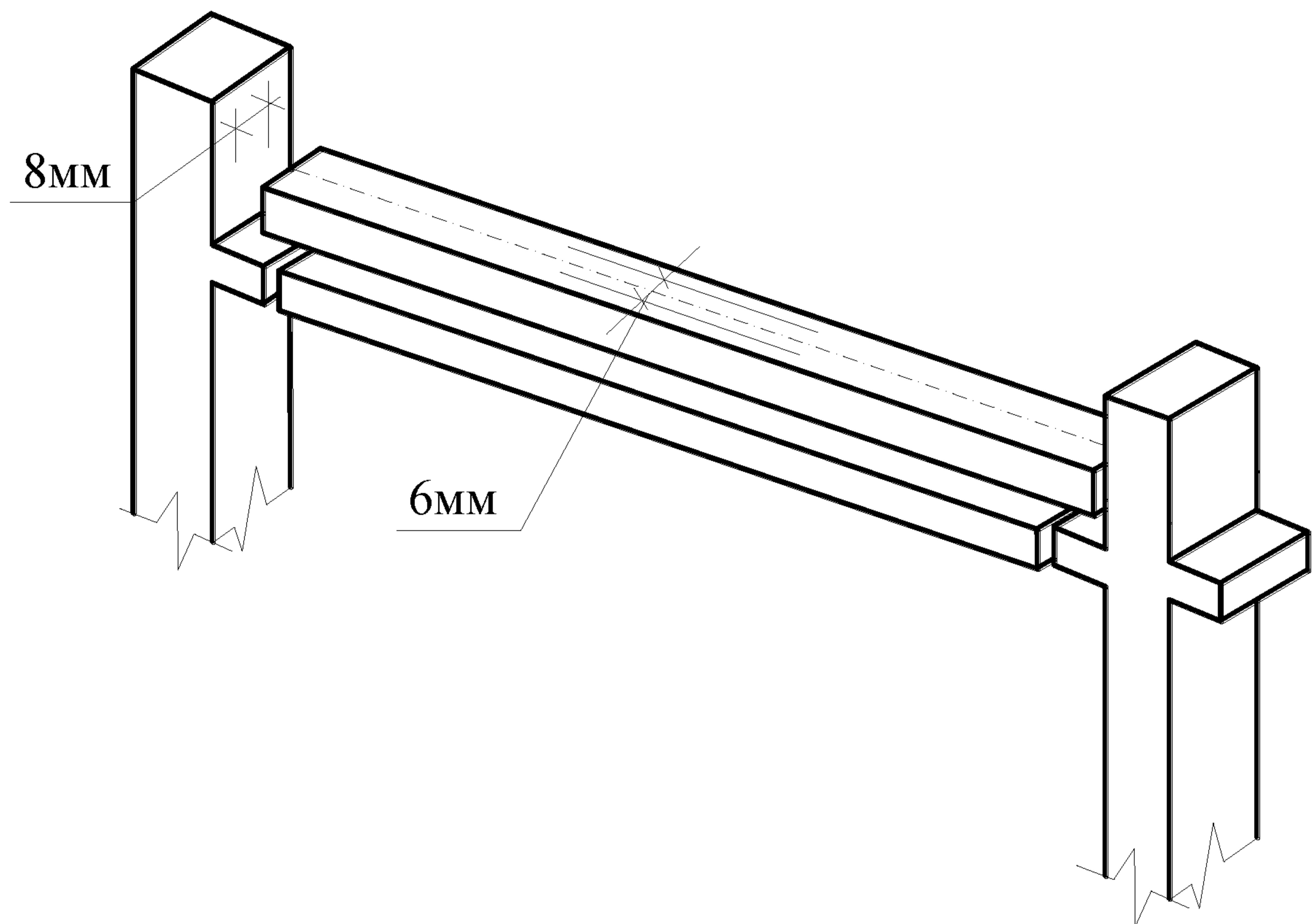


Рисунок 3 – Схема допустимых отклонений ригеля от проектных параметров

## 9 Демонтаж ригелей и балок

9.1 Демонтаж ригелей и балок должен выполняться с учетом конструктивных и других особенностей здания и исключать возможность повреждения инженерных сетей или строительных конструкций здания.

Примечание – Необходимость демонтажа ригеля или балки может возникнуть при реконструкции здания, повреждении элемента в процессе возведения, эксплуатации, а также разборке здания.

9.2 Демонтаж выполняется в обязательном порядке на основе проекта производства работ, обеспечивающего безопасное ведение работ.

9.3 При демонтаже ригеля или балки с использованием крана после съема плит перекрытия или покрытия должна осуществляться строповка (для строповки и подъема элемента используются приспособления, указанные в 7.5) и прорезаются опорные сварные соединения. Контроль отсутствия креплений осуществляют вертикальным или горизонтальным смещением

элемента в опорных зонах с помощью специальных приспособлений – рычажный инструмент или домкрат.

9.4 Демонтаж ригелей и балок в ходе реконструкции здания осуществляют в соответствии с технологической картой, разработанной на основе предварительно выполненного специального проекта, содержащего технические решения по переопирианию конструкций, не подлежащих демонтажу.

9.5 В проекте демонтажа железобетонных изделий должна быть предусмотрена утилизация железобетонных элементов.

Примечание – Рекомендации по утилизации демонтируемых железобетонных изделий, включая ригели и балки, приведены в пункте 9.5 СТО НОСТРОЙ 2.7.55.

## **10 Консервация объекта при временном прекращении монтажных работ**

10.1 Состав работ по консервации недостроенного объекта зависит от предполагаемого срока консервации, стадии и периода производства работ (зимний, летний) и определяется в специально разработанном проекте производства работ с обязательным обеспечением устойчивости положения ранее смонтированных элементов.

10.2 До консервации объекта в обязательном порядке должна быть выполнена обратная засыпка пазух фундаментов и защита от намокания материалов и конструкций, изменяющих свои свойства при насыщении водой, особенно в период ее замерзания.

10.3 При консервации на зимний период необходимо устройство временного кровельного покрытия и защита от возможности попадания влаги на несущие конструкции в сочетании с низкотемпературным воздействием.

Для железобетонных ригелей и балок (их номенклатура приведена в приложении Г) недопустимым является скопление влаги в зонах

расположения закладных деталей, выпусков арматуры и сварных соединений с несущими конструкциями.

10.4 При консервации малоэтажных зданий с фундаментами мелкого заложения для предотвращения деформаций при промерзании основания целесообразно устраивать утепленную отмостку по периметру здания и утепление пола подвала.

10.5 В зимний период должна быть организована еженедельная проверка сохранности защитных конструкций.

10.6 При расконсервации объекта до возобновления строительных работ необходимо выполнить обследование всех строительных конструкций в соответствии с ГОСТ Р 53778 с составлением дефектной ведомости, выполнением необходимых поверочных расчетов, определением категории технического состояния конструкций и разработкой рекомендаций по устранению обнаруженных дефектов и повреждений.

## **11 Правила безопасного выполнения работ при монтаже ригелей и балок**

11.1 Монтажники при производстве работ обязаны выполнять требования безопасности согласно СП 12-135-2003 [7].

11.2 Погрузочно-разгрузочные работы следует выполнять механизированным способом, используя подъемно-транспортное оборудование и средства малой механизации.

11.3 Строительная площадка расположенная в населенном пункте должна быть ограждена в соответствие с требованиями ГОСТ 23407.

11.4 Средства подмащивания, приставные лестницы и другие приспособления должны обеспечивать безопасность производства работ и отвечать требованиям ГОСТ 26887; ГОСТ 24259; ГОСТ 24258.

11.5 Рабочие места и проходы к ним, размещенные на перекрытиях или покрытиях, расположенных на высоте более 1,3 м и на расстоянии менее 2 м от границы перепада по высоте, должны иметь защитные или страховочные ограждения, а при расстоянии более 2 м – сигнальные ограждения, соответствующие требованиям действующих государственных стандартов.

11.6 После установки конструкции в проектное положение необходимо произвести ее закрепление (постоянное или временное) согласно требованиям проекта. При этом должна быть обеспечена устойчивость и неподвижность смонтированной конструкции при воздействии монтажных и ветровых нагрузок. Крепление следует производить за ранее закрепленные анкера или конструкции, обеспечивая геометрическую неизменяемость монтируемого здания (сооружения).

11.7 Монтаж плит на свежеуложенную кладку не допускается.

**Приложение А**

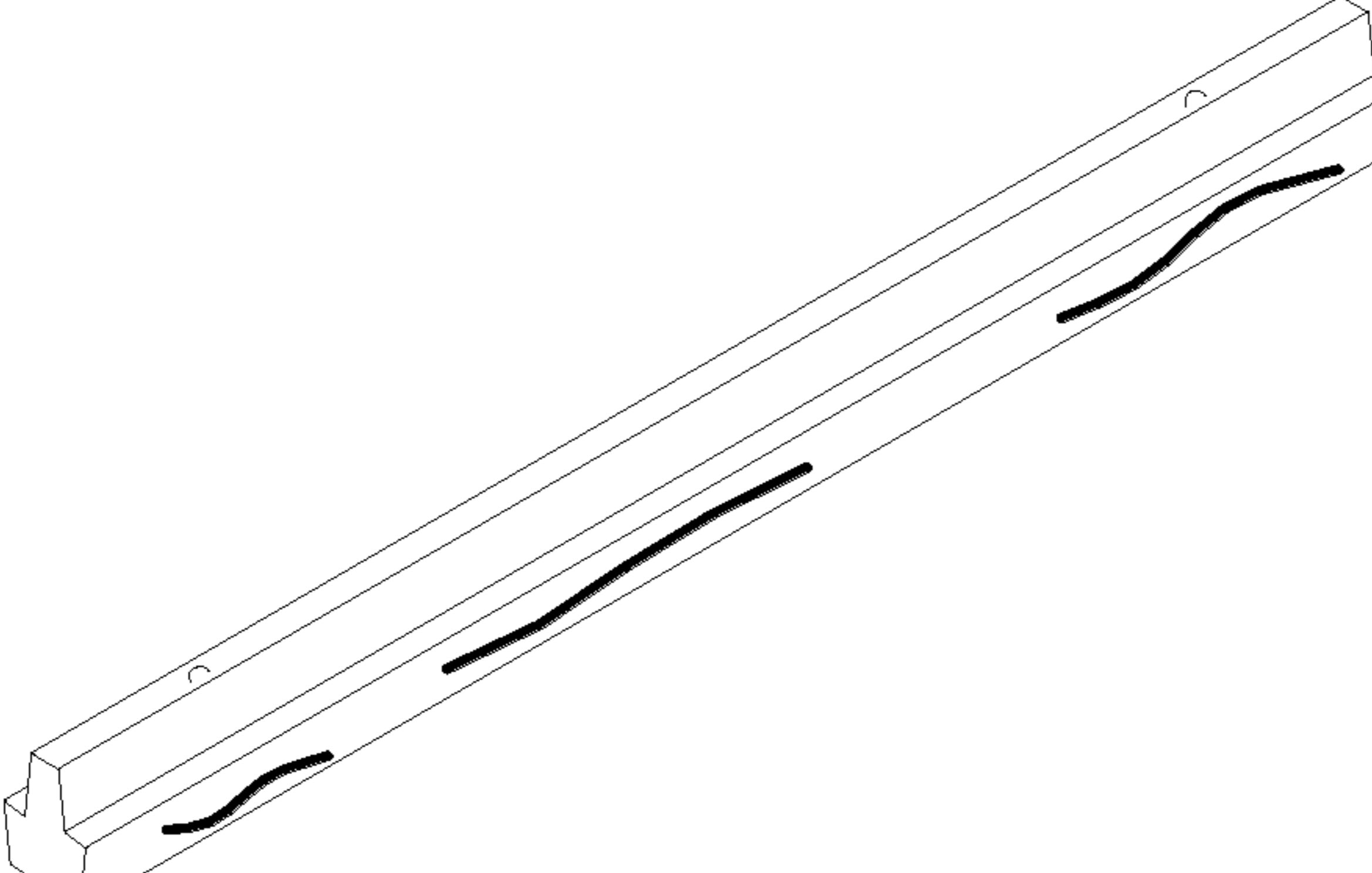
(справочное)

**Примеры распространенных дефектов ригелей и балок массового применения**

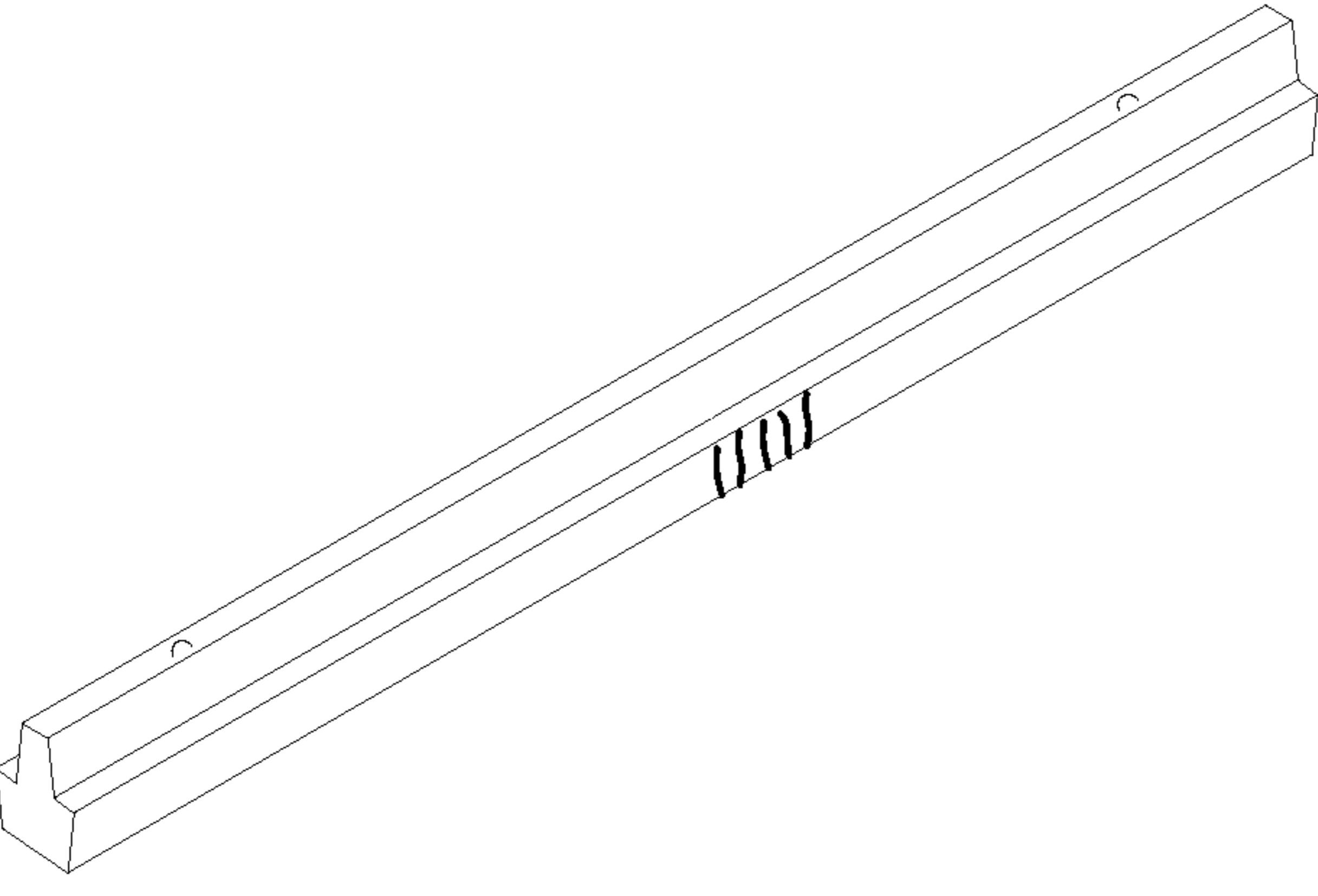
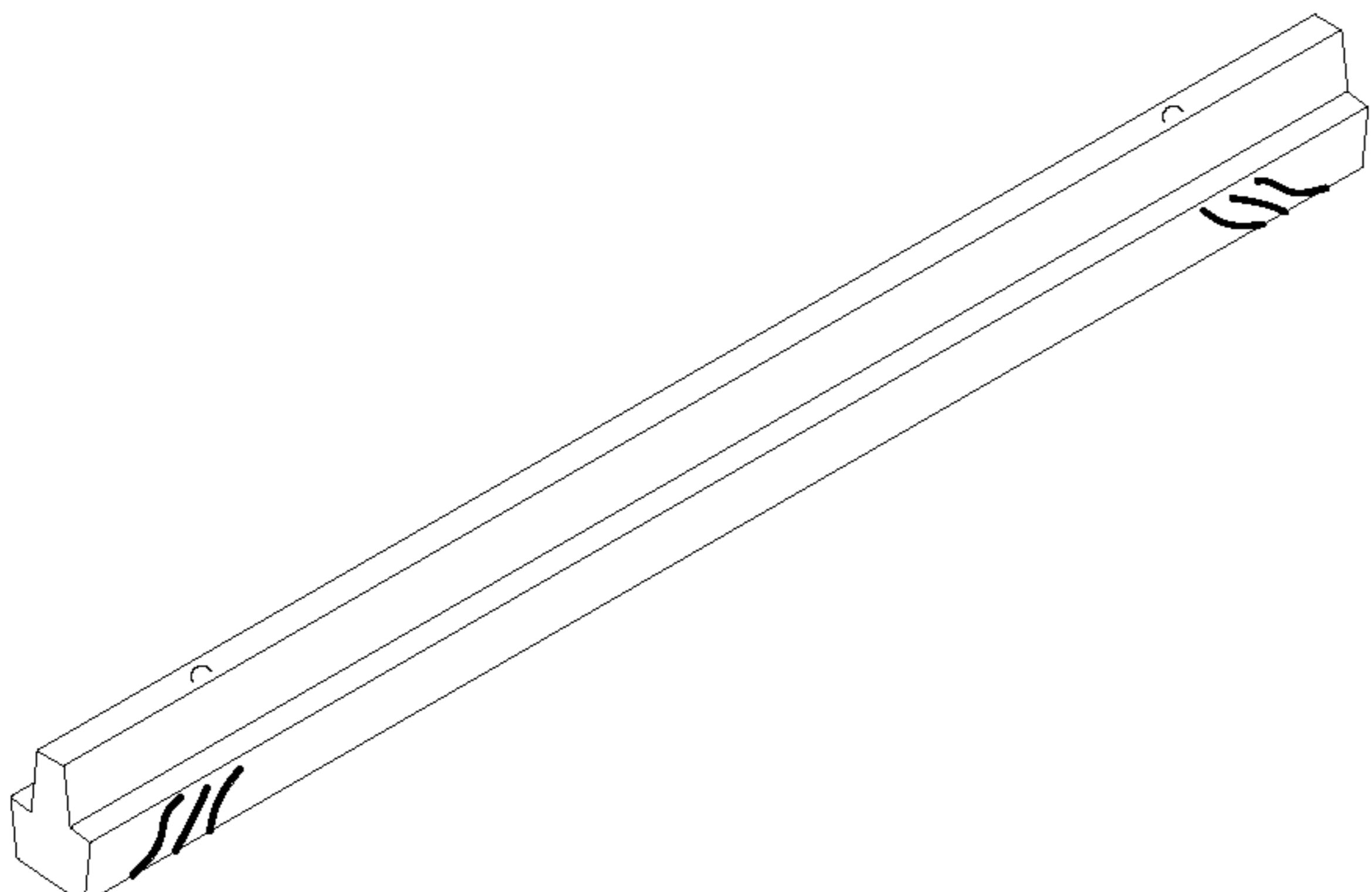
A.1 В таблице А.1 приведены примеры дефектов, которые охватывают только наиболее часто встречающиеся.

A.2 Причины возникновения дефектов, приведенных в таблице А.1, могут быть уточнены после проведения экспертизы.

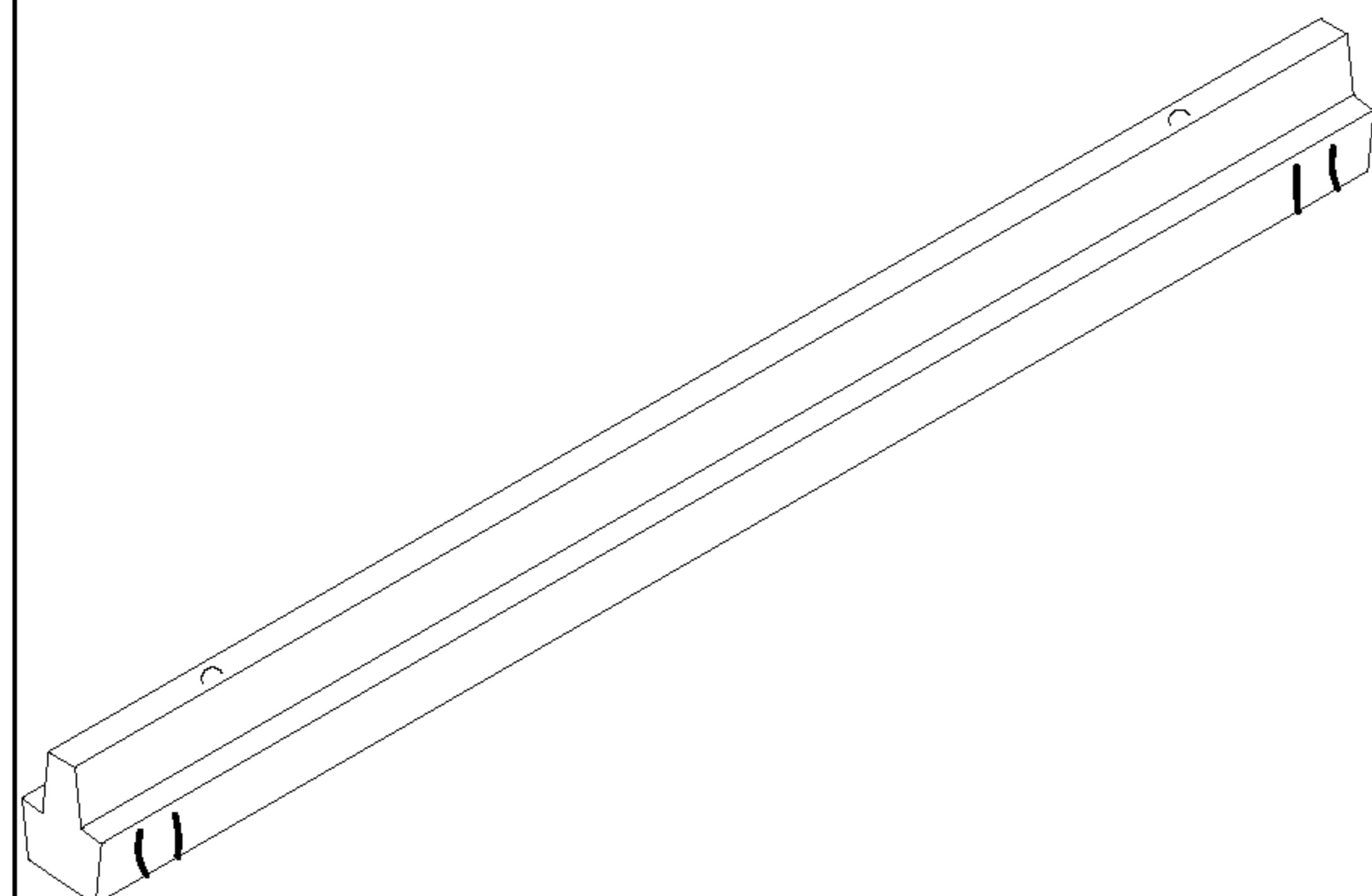
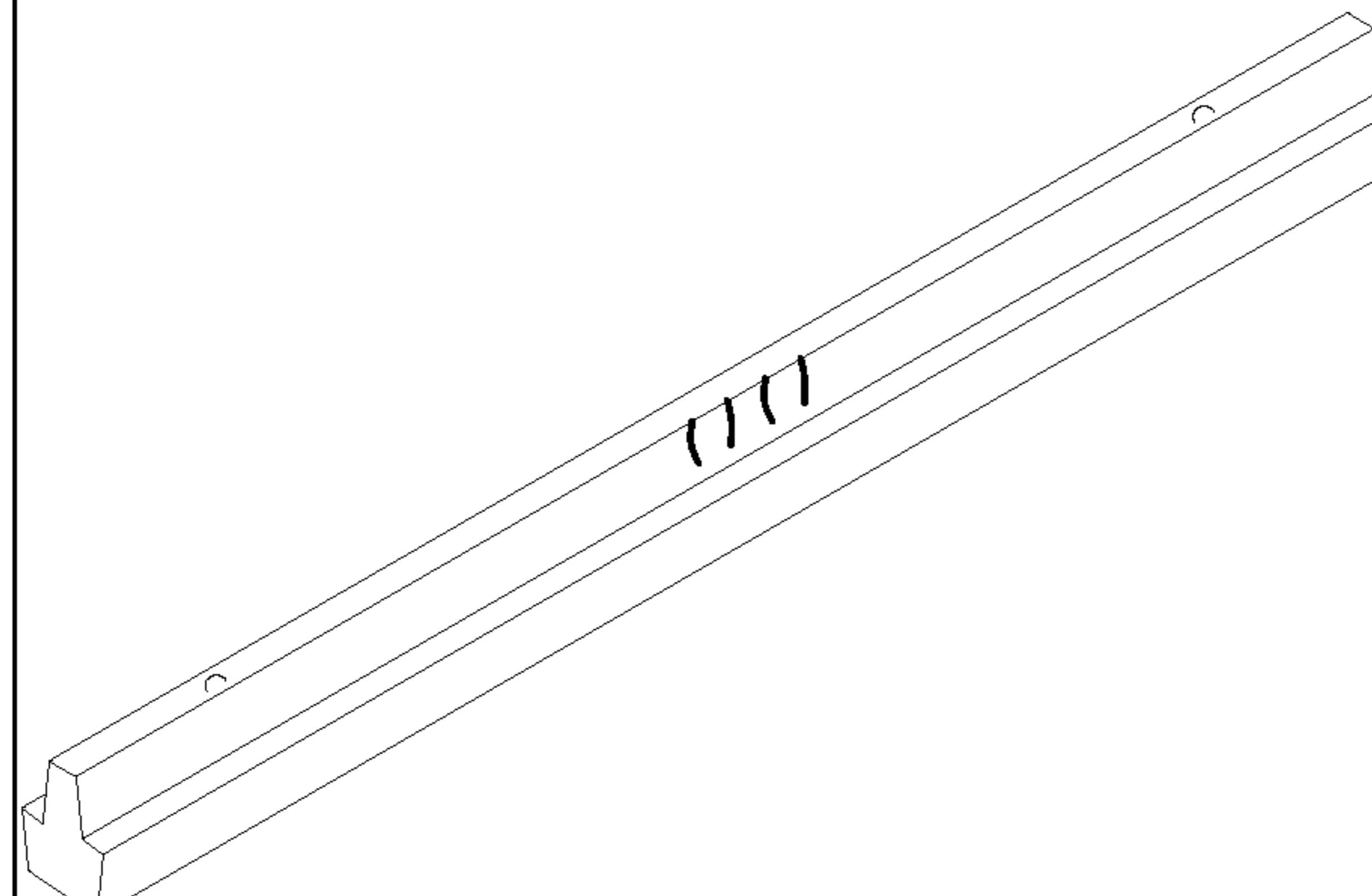
Таблица А.1

№ п/п	Эскиз	Описание дефекта	Причины возникновения	Примечания
1		Трешины вдоль рабочей растянутой арматуры.	Коррозия арматуры, нарушение защитного слоя, влияние агрессивной и влажной сред, неравномерная плотность бетона, недостающая длина или большое расстояние между вертикальными стержнями в каркасах.	Предварительно напряженная арматура не имеет необходимой анкеровки, ригель используется только после пересчета с понижением несущей способности и заделки трещин.

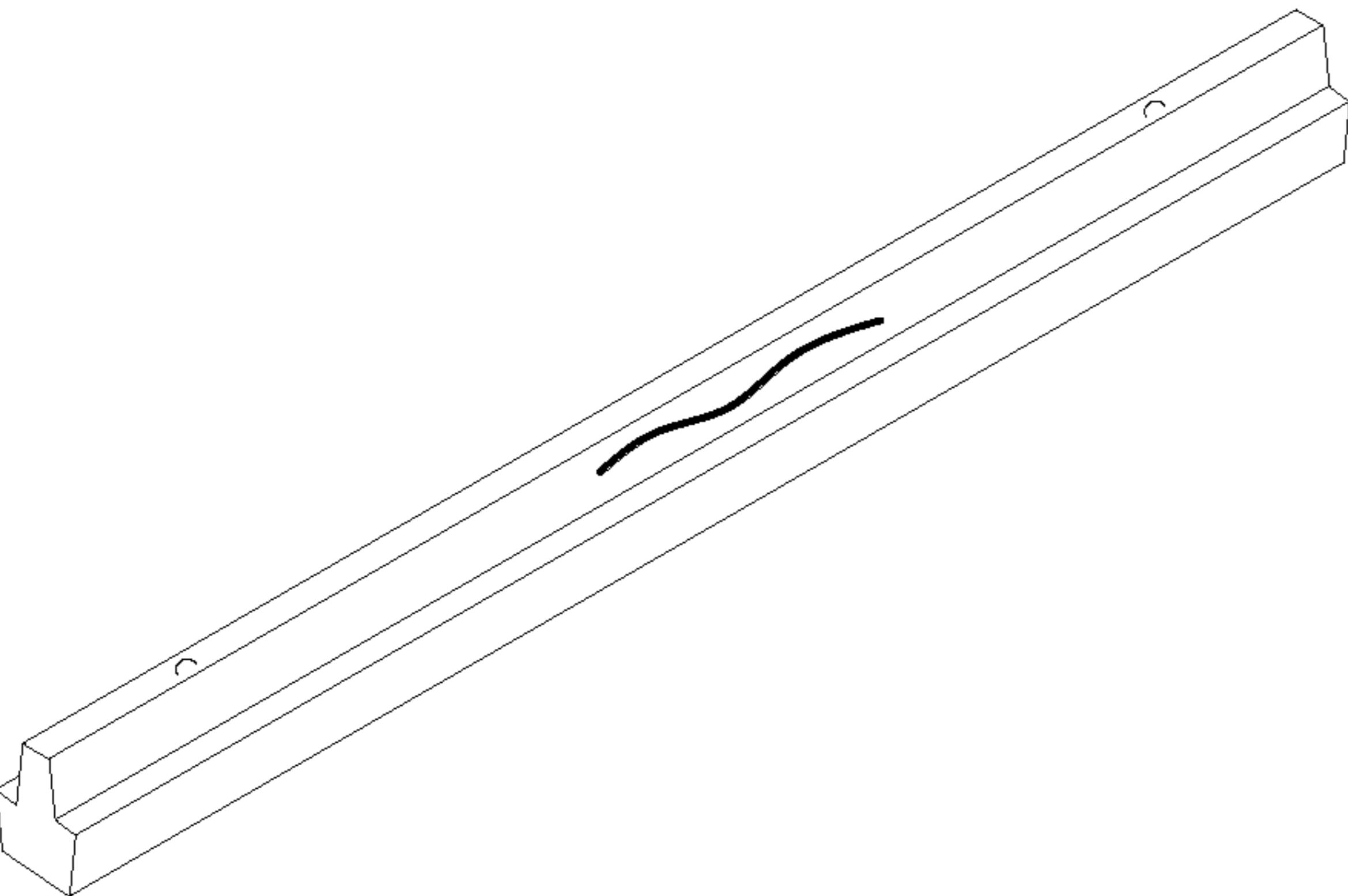
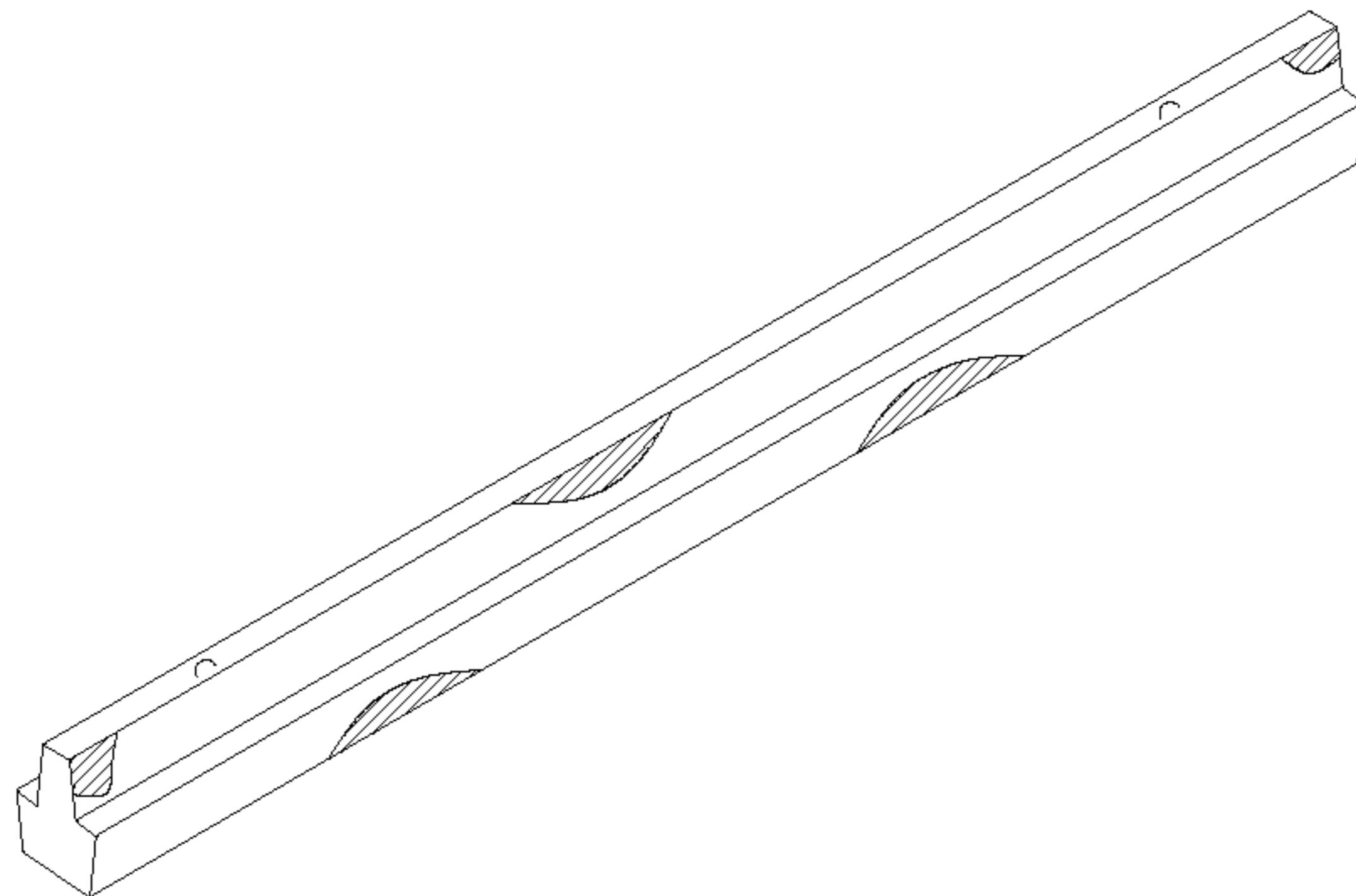
*Продолжение таблицы А.1*

№ п/п	Эскиз	Описание дефекта	Причины возникновения	Примечания
2		Поперечные трещины внизу ригеля в средней части пролета.	Временная перегрузка ригеля, снижение прочности бетона или площади продольной арматуры вследствие коррозии, дефекты строповки или крепления при транспортировке и/или складировании.	Если трещина не превышает 0,1 мм, ригель используется после пересчета со снижением несущей способности. Если превышает 0,1 мм, то требуется выявить причину произвести усиление.
3		Наклонные трещины в припорных зонах.	Дефекты складирования или крепления при транспортировке, снижение прочности бетона, недостаточное поперечное армирование, нарушение анкеровки продольной напрягаемой арматуры.	При ширине раскрытия трещин менее 0,1 мм ригель используется только после пересчета с понижением несущей способности. Если ширина раскрытия превышает 0,1 мм, то требуется произвести усиление.

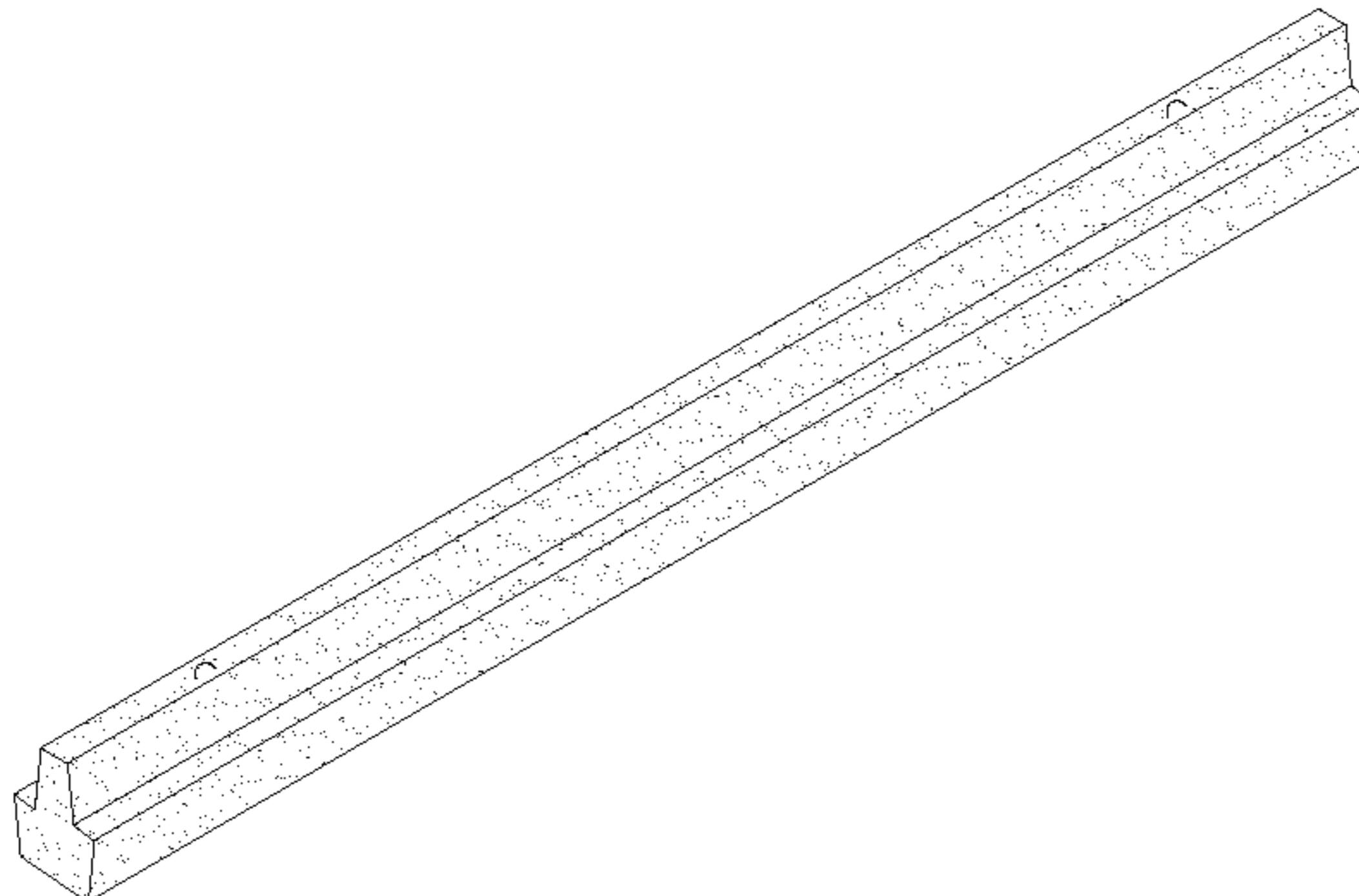
## Продолжение таблицы А.1

№ п/п	Эскиз	Описание дефекта	Причины возникновения	Примечания
4		Поперечные трещины у опор.	Дефекты складирования или крепления при транспортировке, нарушение анкеровки продольной напрягаемой арматуры.	При ширине раскрытия трещин менее 0,1 мм ригель используется только после пересчета с понижением несущей способности. Если ширина раскрытия превышает 0,1 мм, то требуется произвести усиление.
5		Нормальные трещины в сжатой зоне.	Большие усилия обжатия предварительно напряженной арматуры при изготовлении, перевозке и складировании.	Требуется усиление по расчету.

*Продолжение таблицы А.1*

№ п/п	Эскиз	Описание дефекта	Причины возникновения	Примечания
6		Продольные трещины в сжатой зоне.	Раздавливание сжатой зоны бетона вследствие перегрузки или снижения прочности бетона.	Требуется усиление сжатой зоны.
7		Сколы защитного слоя бетона	Механические повреждения при перевозке и эксплуатации, коррозия арматуры. Огневое воздействие.	Необходимо восстановить разрушенные участки и провести усиление балки по расчету.

*Окончание таблицы А.1*

№ п/п	Эскиз	Описание дефекта	Причины возникновения	Примечания
8		Повреждение поверхности бетона.	Воздействие агрессивных сред, попеременное замораживание/оттаивание или увлажнение/высыхание	Необходимо защитить от агрессивного воздействия среды и провести восстановление разрушенных поверхностей балки.

**Приложение Б**  
(рекомендуемое)

**Выбор крана для монтажа ригелей и балок**

Б.1 Исходными данными при выборе кранов являются габариты и объемно-планировочное решение здания, параметры и рабочее положение грузов, технология монтажа, условия производства работ. При этом рассматриваются как базовые модели кранов, так и их модификации с различными видами сменного оборудования, приведенные в приложении Д СТО НОСТРОЙ 2.7.55.

Б.2 Выбору предшествует определение организационных методов монтажа, характеризующих направление и последовательность установки элементов, уясняются места расположения и схемы движения кранов.

Б.3 Выбор башенного крана производят путем определения трех основных предельных технических параметров: грузоподъемности, высоты подъема крюка и вылета стрелы.

Расчетная схема показана на рисунке Б.1.

Б.3.1 Грузоподъемность  $Q$ , т, определяется по формуле

$$Q = q_{\text{эл}} + q_{\text{снх}}, \quad (\text{Б.1})$$

где  $q_{\text{эл}}$  – масса наиболее тяжелого элемента, т,

$q_{\text{снх}}$  – суммарная масса строповочного устройства, монтажных приспособлений, элементов усиления, т.

Б.3.2 Высота подъема крюка  $H$ , м, определяется по формуле

$$H = h_1 + h_2 + h_3 + h_4, \quad (\text{Б.2})$$

где  $h_1$  – высота последнего монтажного горизонта от уровня стоянки крана, м,

$h_2$  – высота подъема элемента над опорой ( $h_2 = 1$  м),

$h_3$  – высота (толщина) элемента, м,

$h_4$  – высота строповки. м.

Б.3.3 Вылет стрелы  $L$ , м, определяется по формуле

$$L = B + b + 1, \quad (\text{Б.3})$$

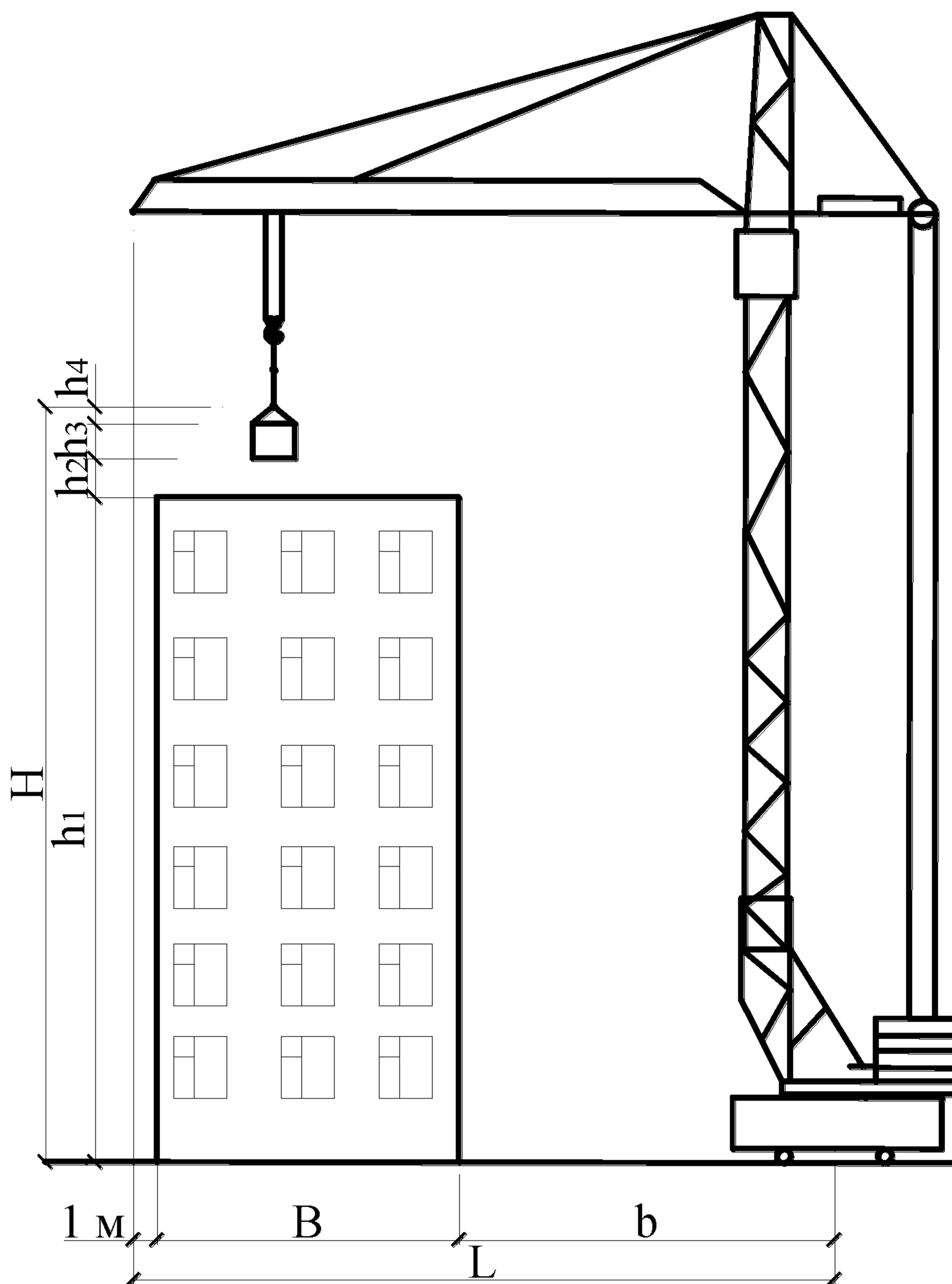
где  $B$  – ширина здания, м,

$b$  – расстояние от здания до оси рельсового пути, рассчитанное из условия обеспечения безопасного расстояния (не менее 1 м) от здания до наиболее выступающей части крана, м.

Б.4 После предварительного выбора крана в соответствии с данной схемой определяют вылеты при монтаже критических элементов (самого тяжелого, самого удаленного и др.) и по графику грузоподъемности выбранного крана проверяют возможность монтажа указанных элементов.

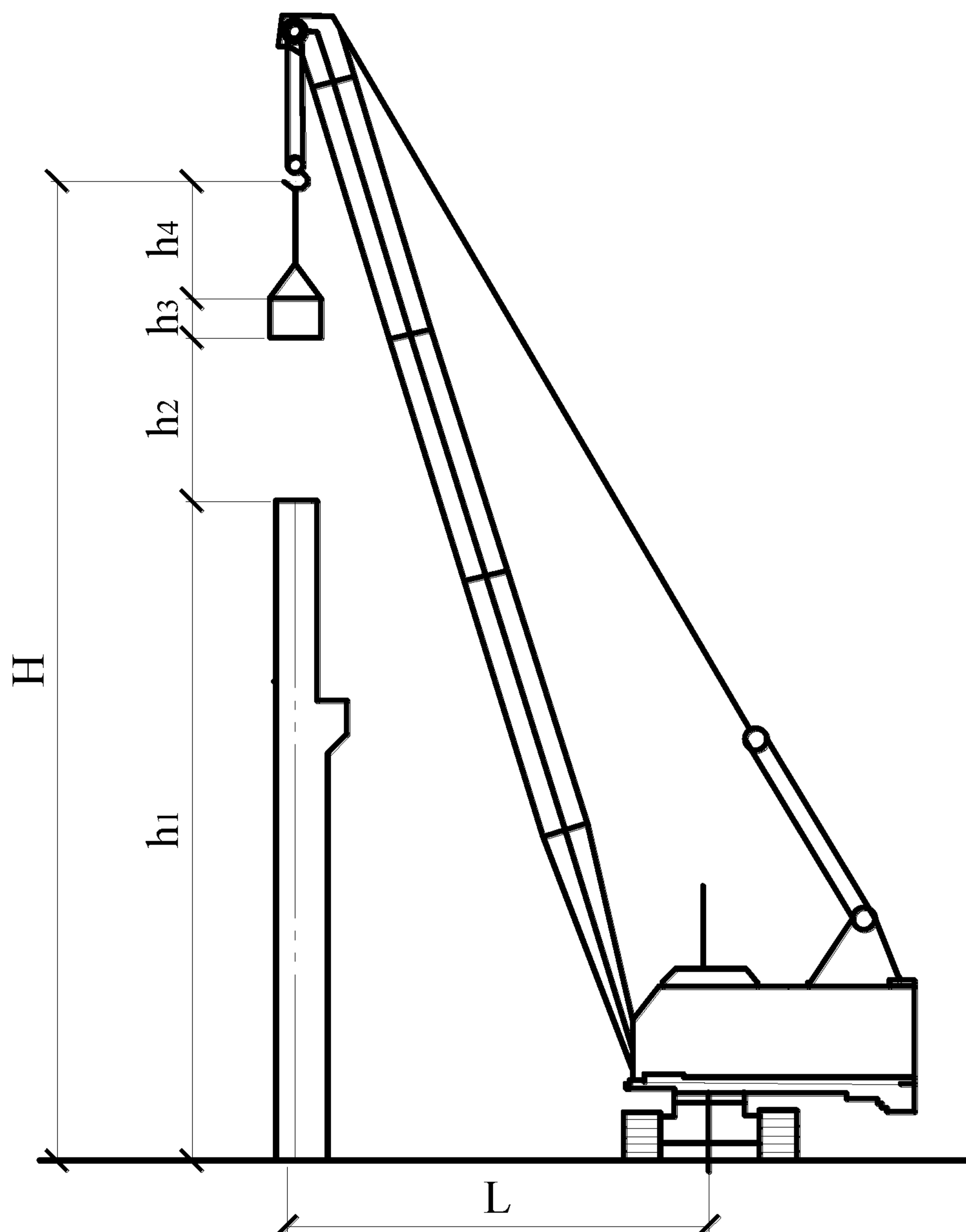
Б.5 Выбор самоходного стрелового крана для монтажа ригелей и балок, являющимися открытыми конструкциями, осуществляют по двум параметрам – грузоподъемности и высоте подъема крюка, которые определяют так же, как при выборе башенного крана (формула Б.1 и Б.2 соответственно). Вылет крана при этом близок к минимальному значению, при котором кран имеет минимальный запас по грузоподъемности и обеспечиваются лучшие экономические показатели монтажного процесса.

Расчетная схема выбора крана показана на рисунке Б.2.



$H$  – высота подъема крюка,  $h_1$  – высота последнего монтажного горизонта от уровня стоянки крана,  $h_2$  – высота подъема элемента над опорой ( $h_2 = 1 \text{ м}$ ),  $h_3$  – высота (толщина) элемента,  $h_4$  – высота строповки,  $B$  – ширина здания,  $b$  – расстояние от здания до оси рельсового пути, рассчитанное из условия обеспечения безопасного расстояния (не менее 1 м) от здания до наиболее выступающей части крана,  $L$  – вылет стрелы.

Рисунок Б.1 – Расчетная схема для выбора башенного крана



$H$  – высота подъема крюка,  $h_1$  – высота последнего монтажного горизонта от уровня стоянки крана,  $h_2$  – высота подъема элемента над опорой ( $h_2 = 1$  м),  $h_3$  – высота (толщина) элемента,  $h_4$  – высота строповки,  $L$  – вылет стрелы.

Рисунок Б.2 – Расчетная схема выбора крана для монтажа открытых конструкций

**Приложение В**

(рекомендуемое)

**Строповочные приспособления для монтажа ригелей и балок**

В.1 Для подъема балок и ригелей, не имеющих строповочных петель в комплекте с обычным двухветвевым стропом используют два кольцевых стропа (см. рисунок В.1).

В.2 Для повышения производительности кранового оборудования используют устройства с дистанционной зацепкой и отцепкой крюков. В простых устройствах этого типа крюк поворачивается с помощью рычага или канатика (см. рисунок В.2)

В.3 Для дистанционной расстроповки используют также штырево-строповые устройства, в которых для захвата балки или ригеля используется канатный строп, а штыревой замок служит для расстроповки элемента на расстоянии. После установки элемента на место и ослабления стропа штырь выдергивается и грузозахватное устройство освобождается (см. рисунок В.3)

В.4 Для исключения горизонтальных усилий в строповочных узлах и удобного расположения разного типа захватов используют траверсы.

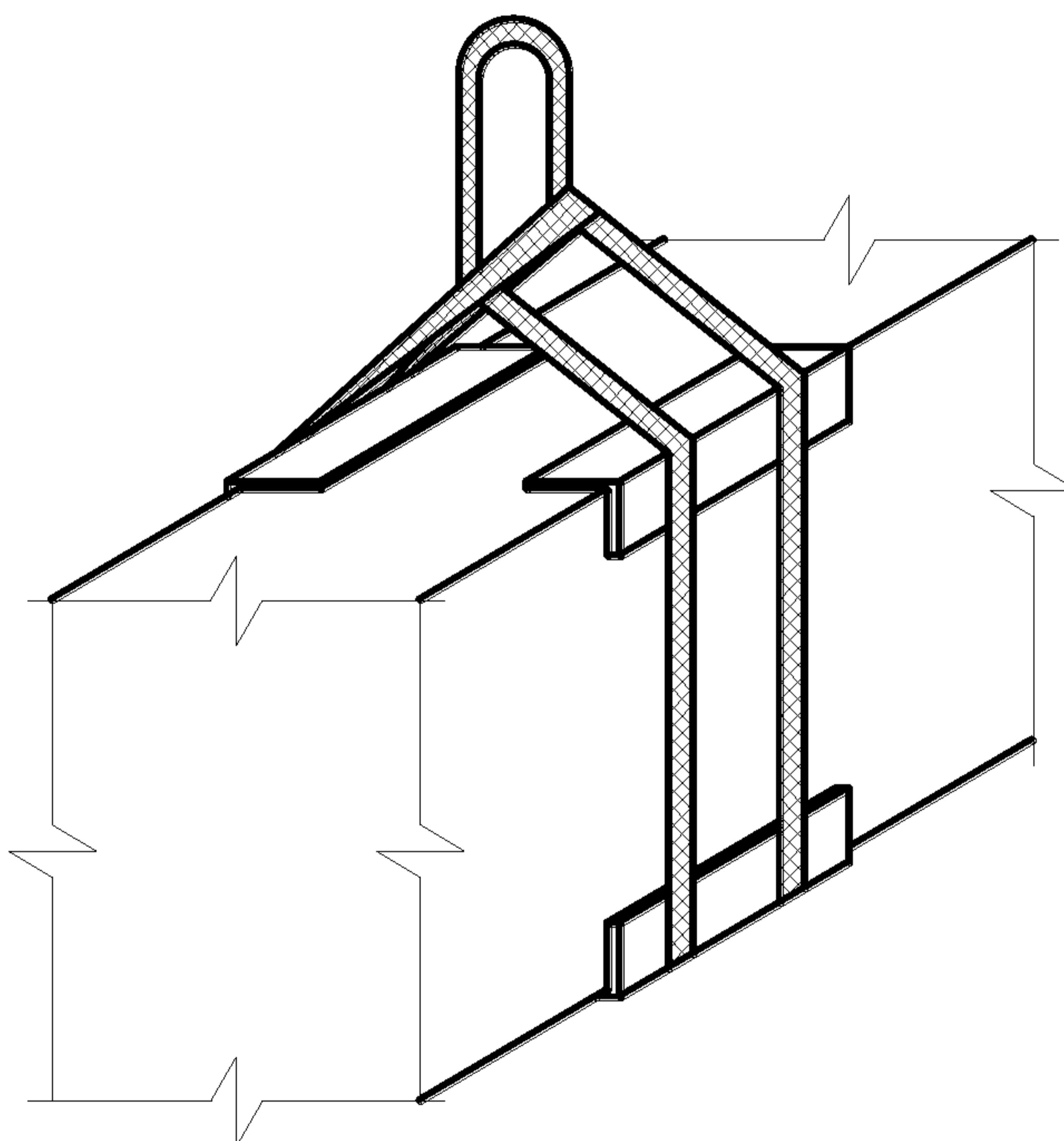
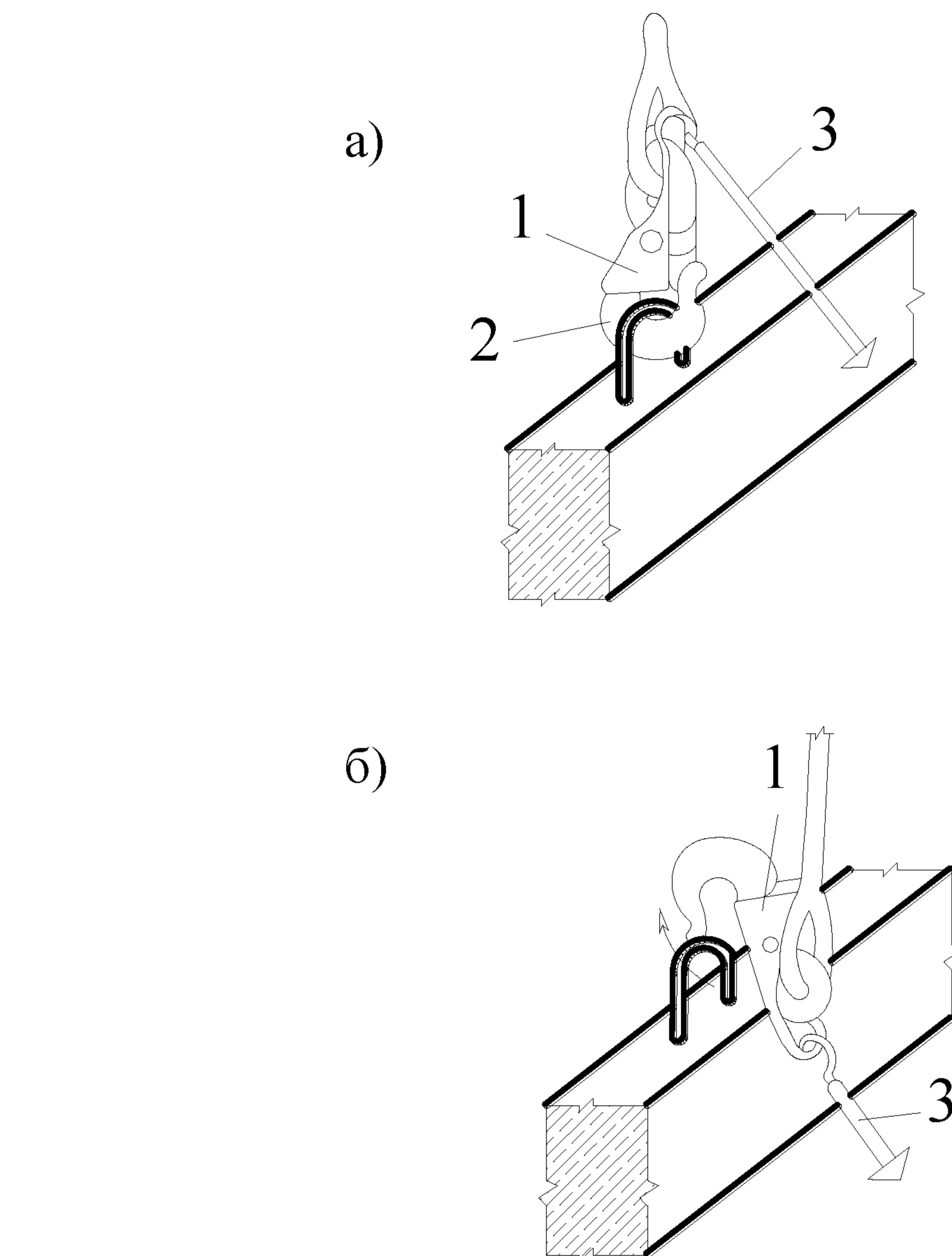
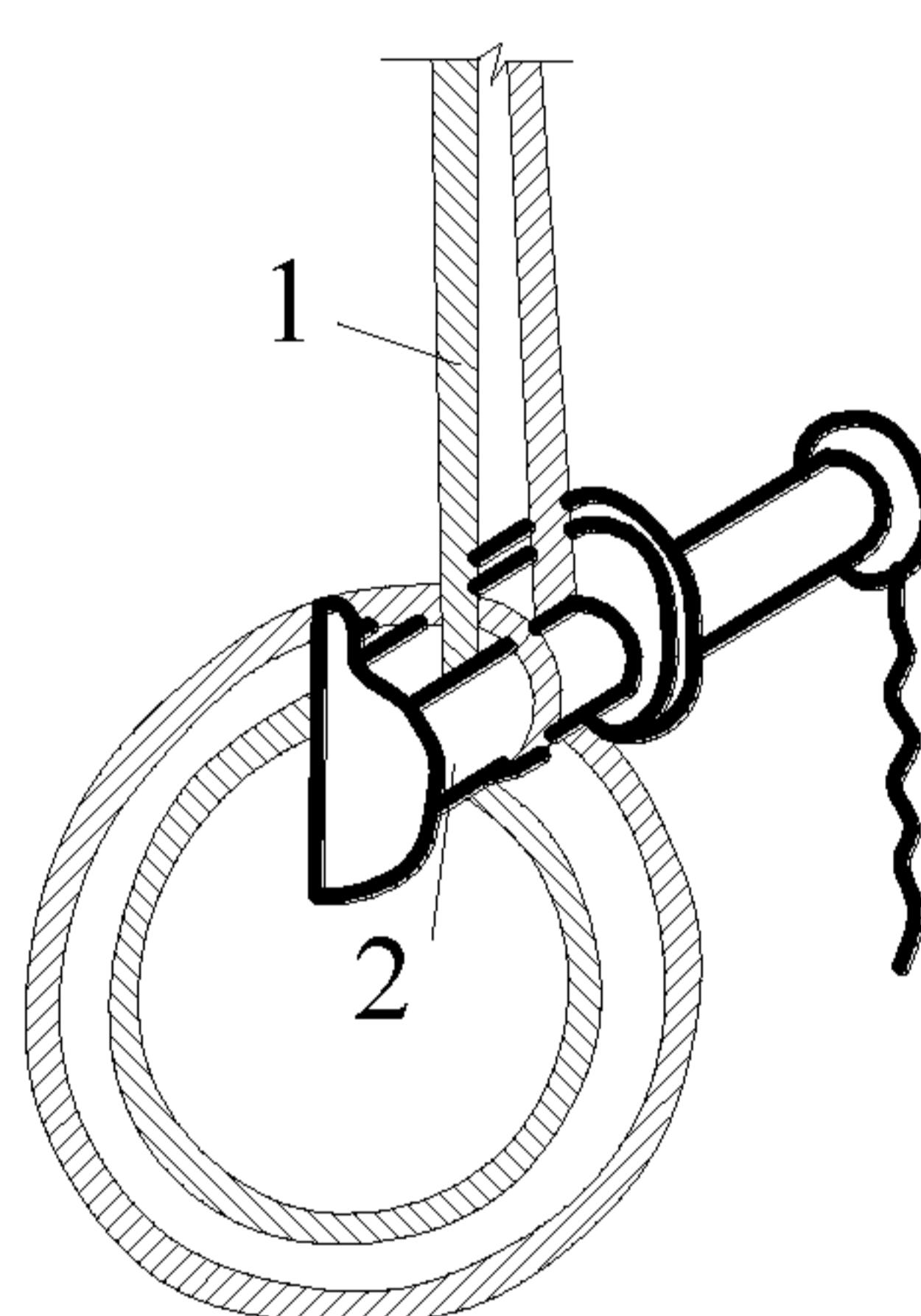
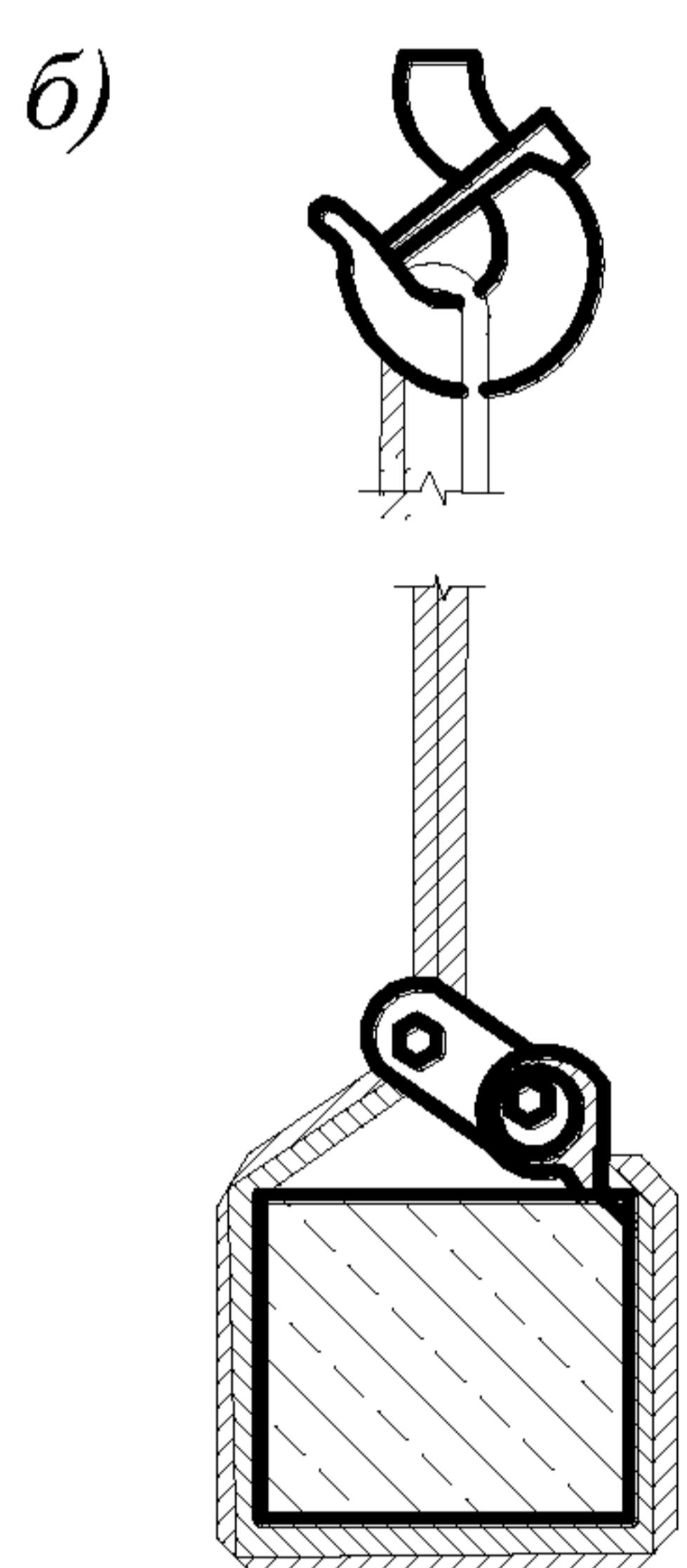
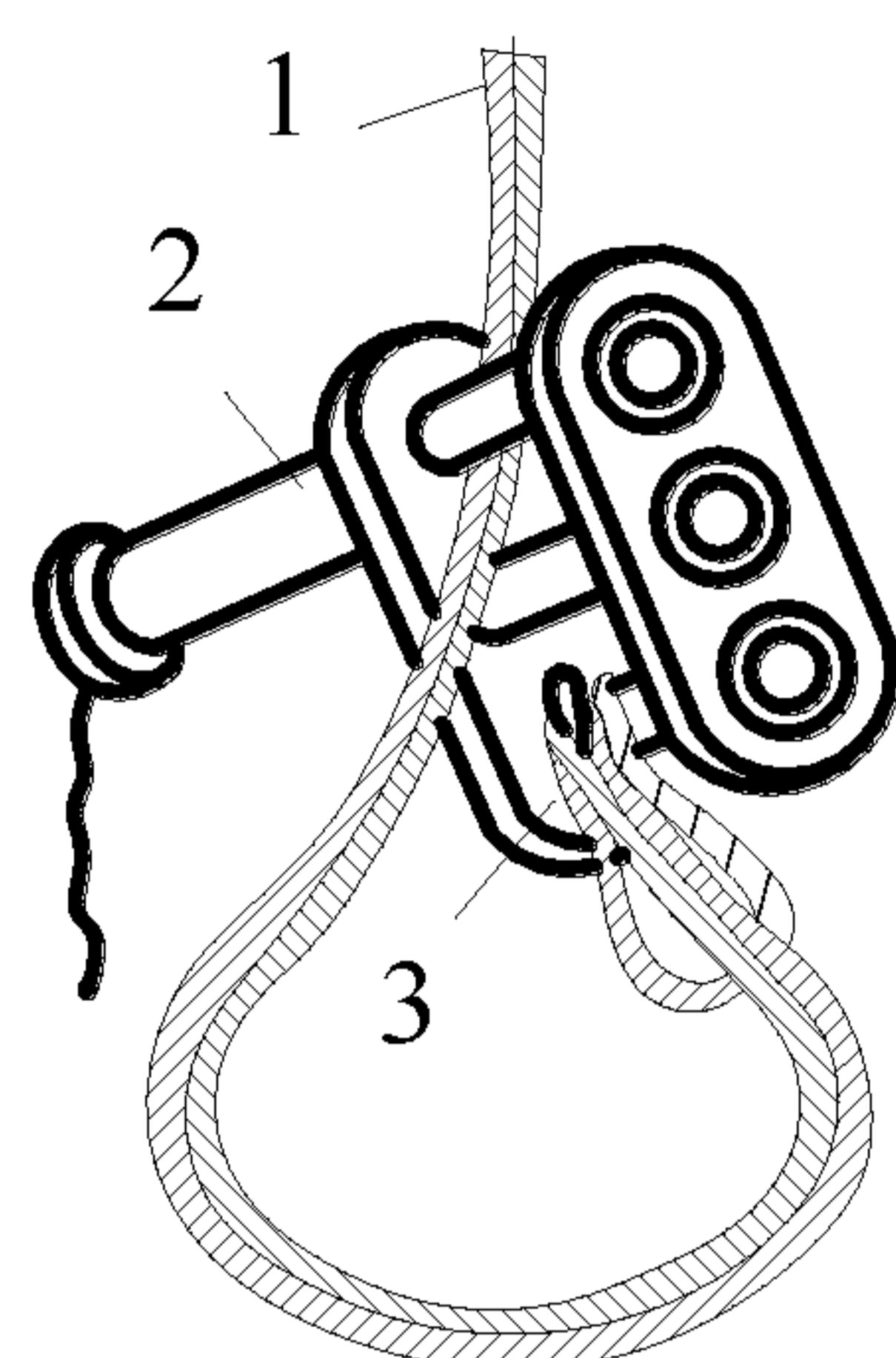
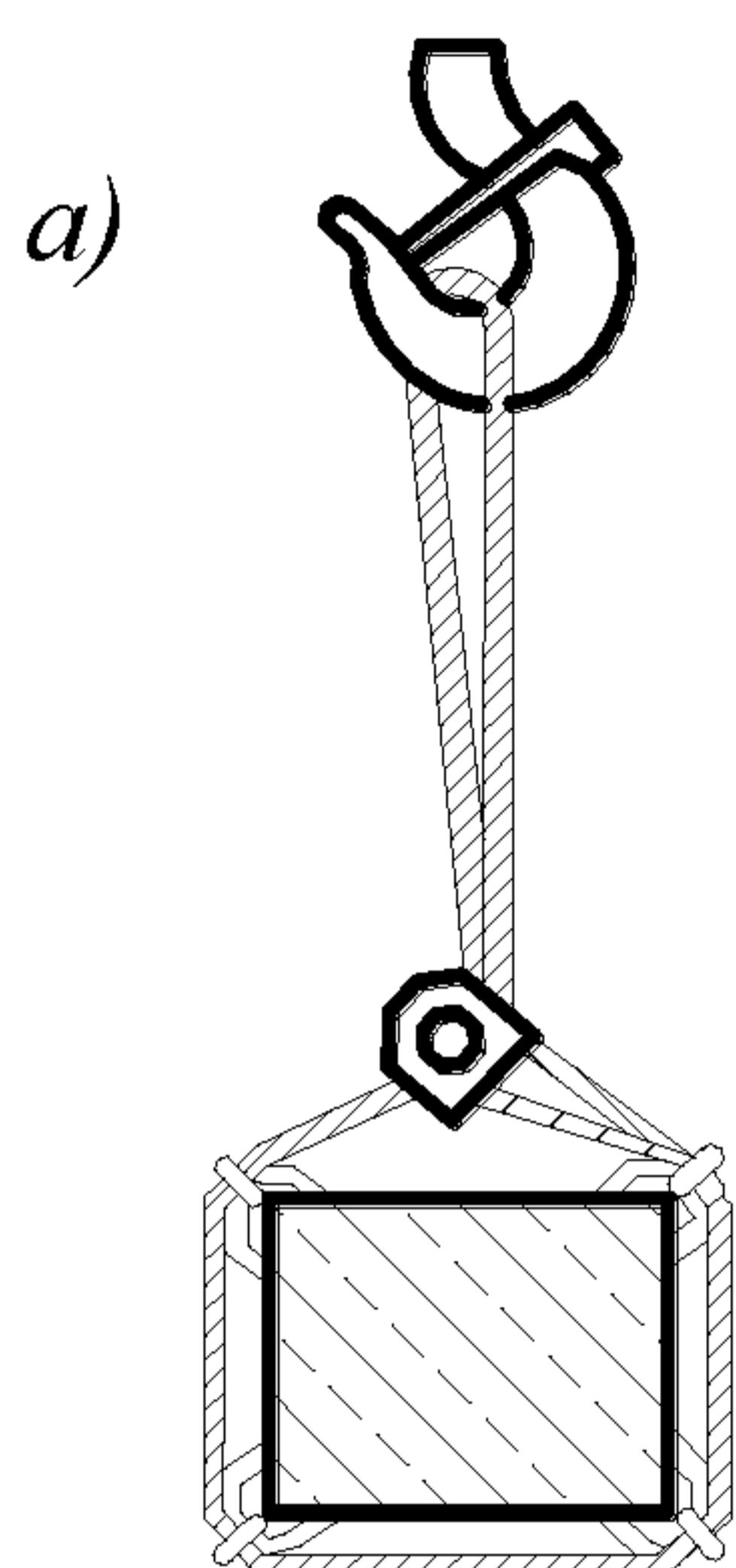


Рисунок В.1 – Обвязка балки кольцевым стропом



а – строповка балки; б – расстроповка балки;  
1 – обойма; 2 – грузовой крюк; 3 – тяга

Рисунок В.2 – Устройство с дистанционной отцепкой крюков



а) с штыревым устройством, отдельным от заякоривающего валика; б) с совмещенным заякоривающим валиком.

1 – строп; 2 – штыревое устройство; 3 – заякоривающий валик.

Рисунок В.3 – Штыревые строповочные устройства

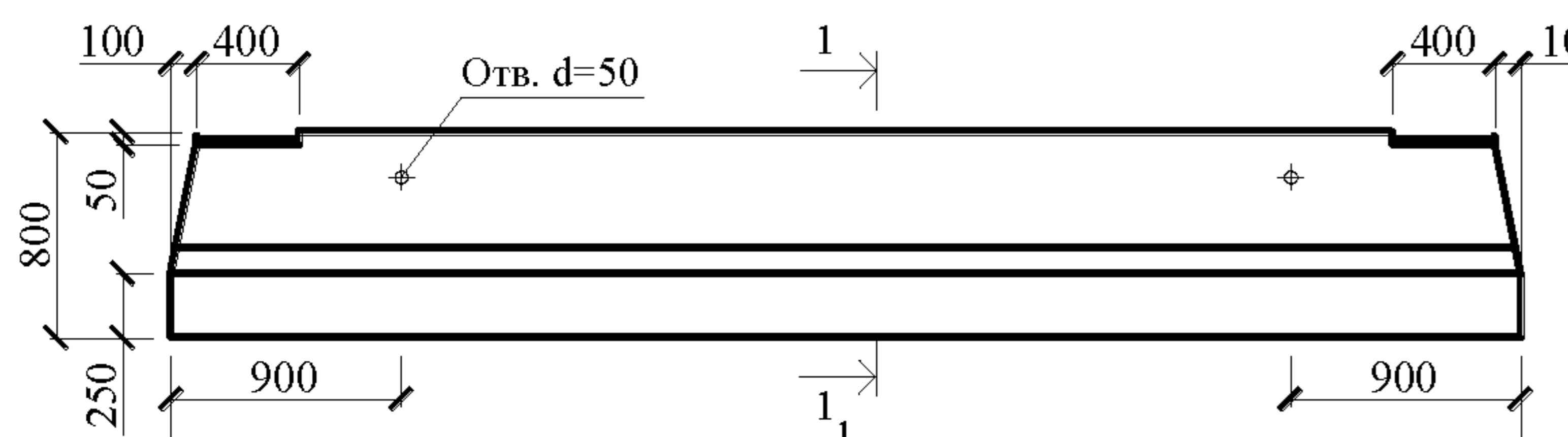
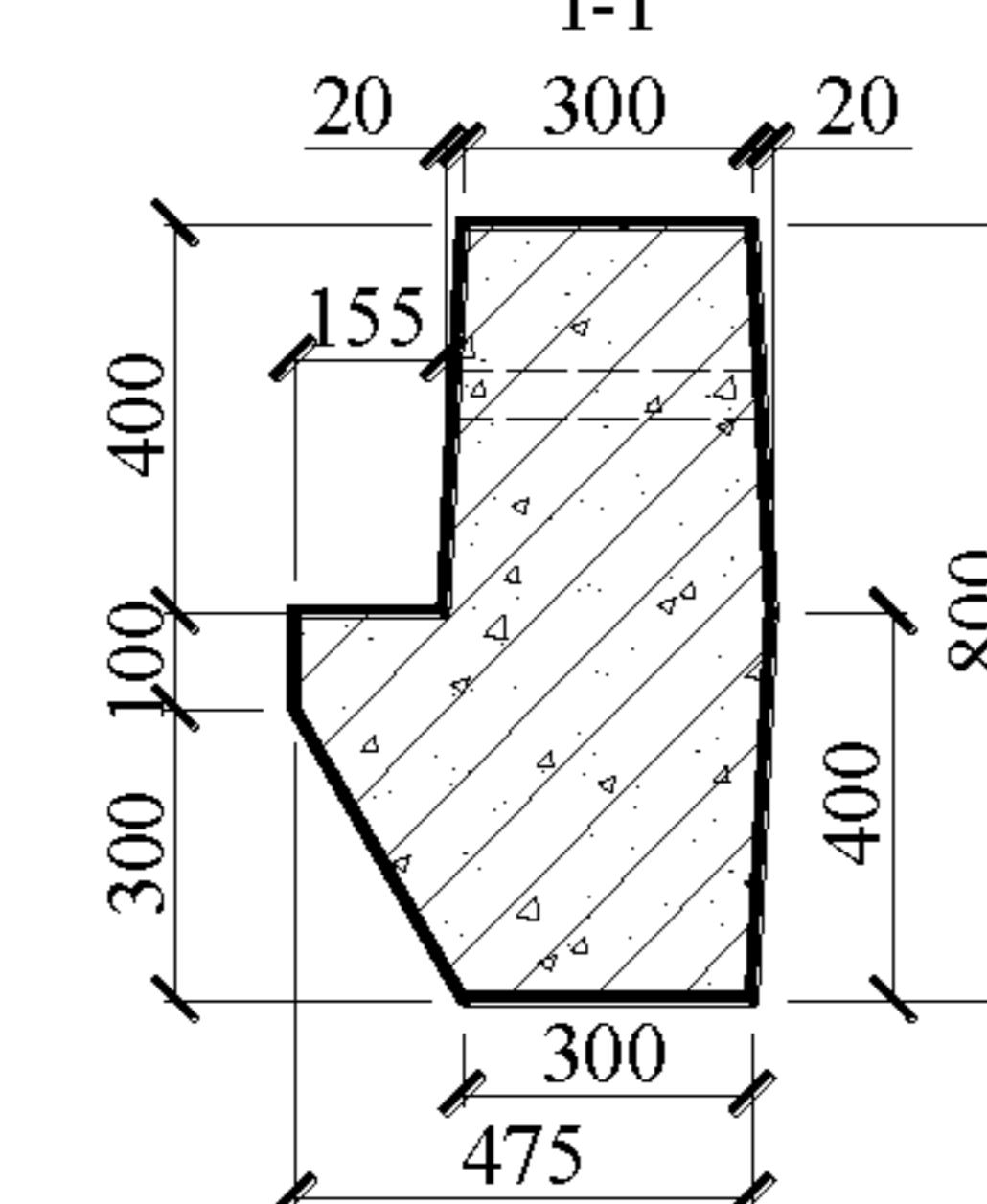
**Приложение Г**

(справочное)

**Номенклатура ригелей и балок массового применения**

Г.1 В таблице Г.1 приведены характеристики универсальных ригелей и балок межвидового применения для оценки их габаритов и весовых показателей.

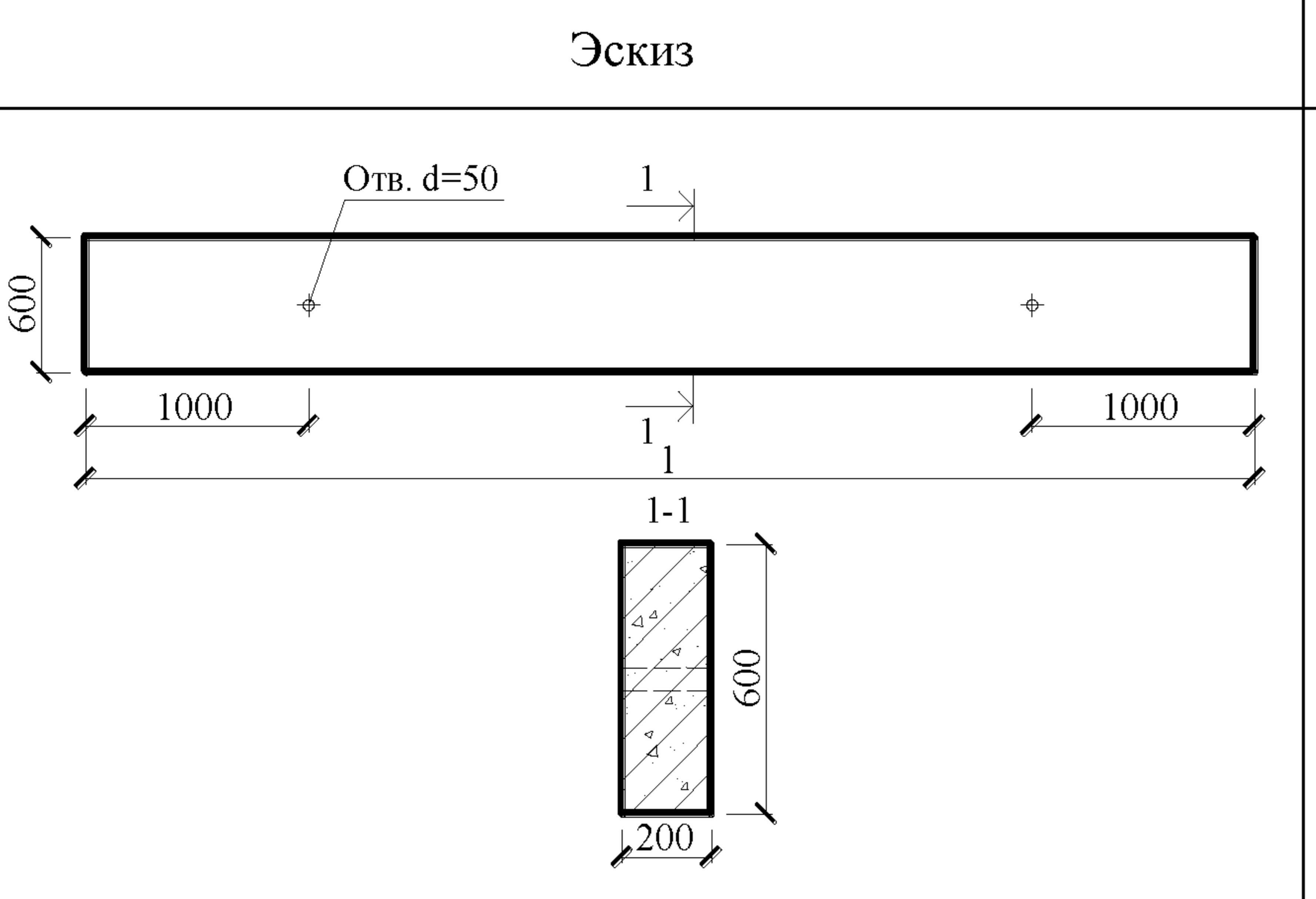
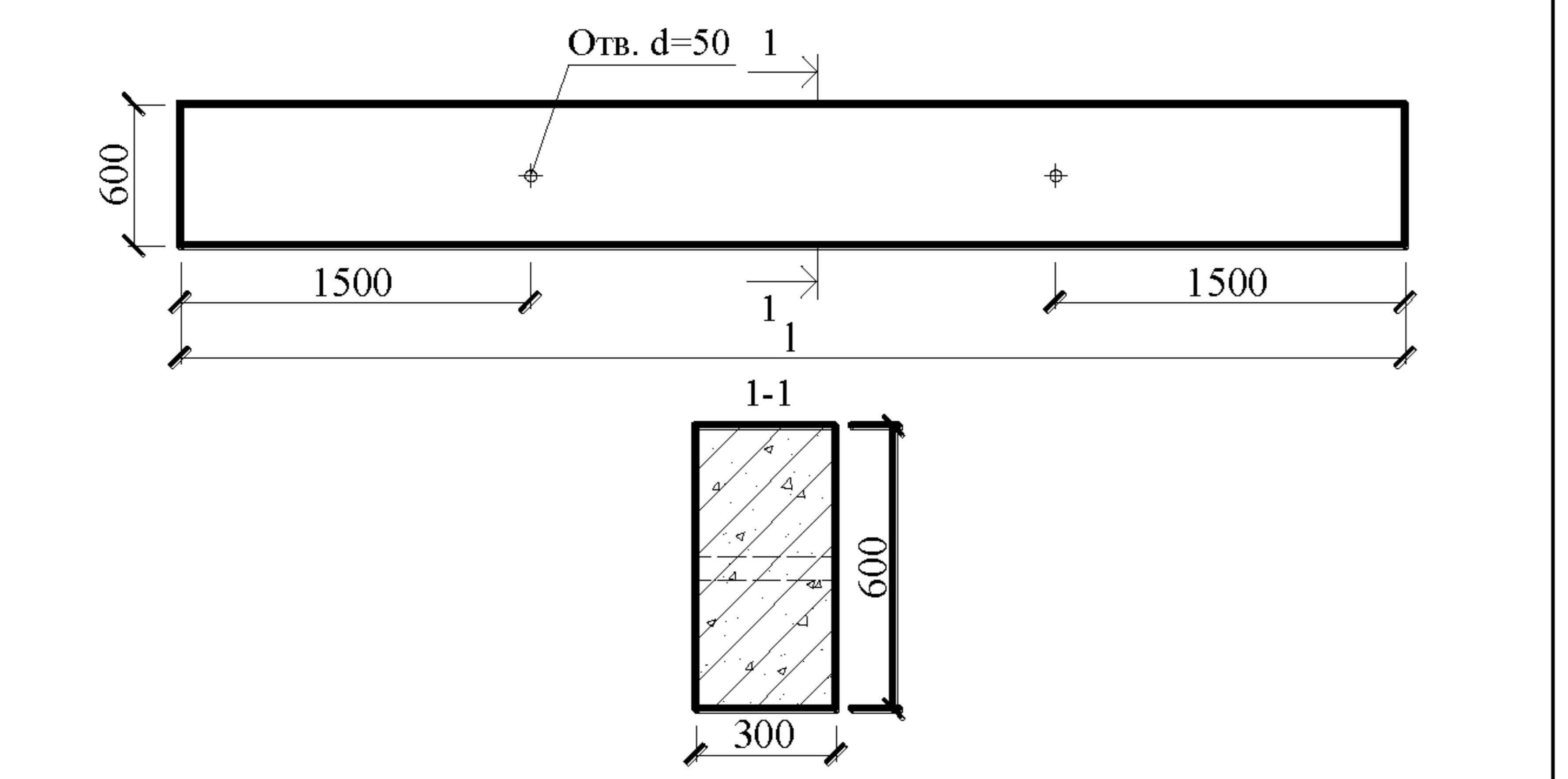
Таблица Г.1

Эскиз	Марка ригеля	Длина $l$ , мм	Масса, т
<b>Ригели по ГОСТ 18980, серия 1.420-12 [4]</b>			
	Б39-1 (в крайнем пролете)	4980	3,50
	Б40-1 (в крайнем и среднем пролетах)	5280	3,70
	Б41-1 (в среднем пролете)	5480	3,80
	Б39лев.-1 (в крайнем пролете)	4980	3,20
	Б39пр.-1 (в крайнем пролете)	4980	3,20
	Б40Клев.-1 (в крайнем и среднем пролетах)	5280	3,30
	Б40Кпр.-1 (в крайнем и среднем пролетах)	5280	3,30
	Б40Слев.-1 (в крайнем и среднем пролетах)	5280	3,40
	Б40Спр.-1 (в крайнем и среднем пролетах)	5280	3,40
	Б41лев.-1 (в среднем пролете)	5480	3,60
	Б41пр.-1 (в среднем пролете)	5480	3,60

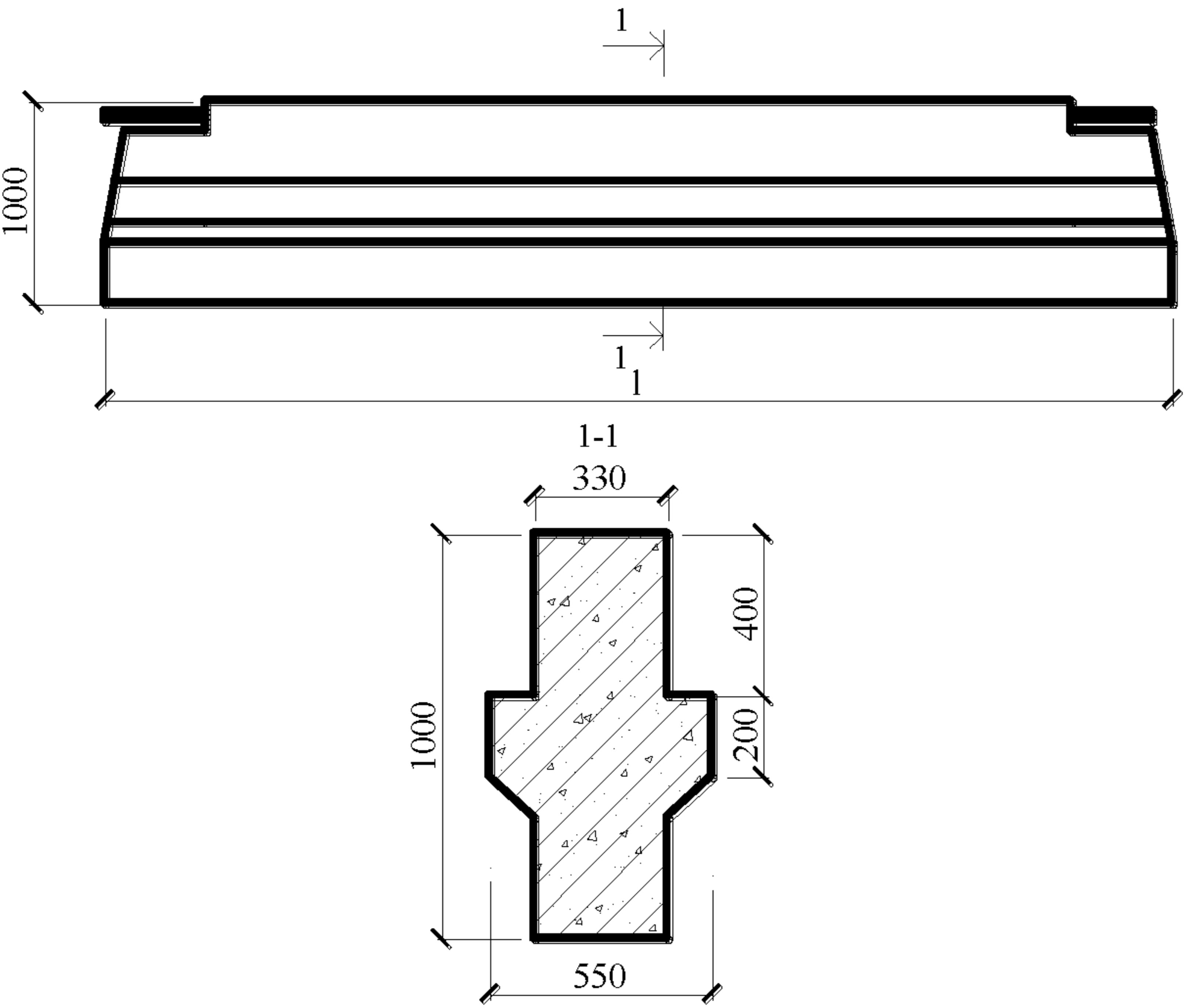
*Продолжение таблицы Г.1*

Эскиз	Марка ригеля	Длина $l$ , мм	Масса, т
	Б42-1 (в крайнем пролете)	7980	5,75
	Б43-1 (в крайнем пролете)	8280	5,95
	Б43-2 (в среднем пролете)	8280	5,95
	Б44-1 (в среднем пролете)	8480	6,10
	Б45-1 (в крайнем пролете)	4920	1,78
	Б46-1 (в среднем и крайнем пролетах)	5220	1,88
	Б47-1 (в среднем пролете)	5420	1,93

## Продолжение таблицы Г.1

Эскиз	Марка ригеля	Длина $l$ , мм	Масса, т
	Б48-1...Б48-3 (в среднем или крайнем пролетах)	5960	1,80
	Б49-1...Б49-4 (в среднем или крайнем пролетах)	8960	4,00

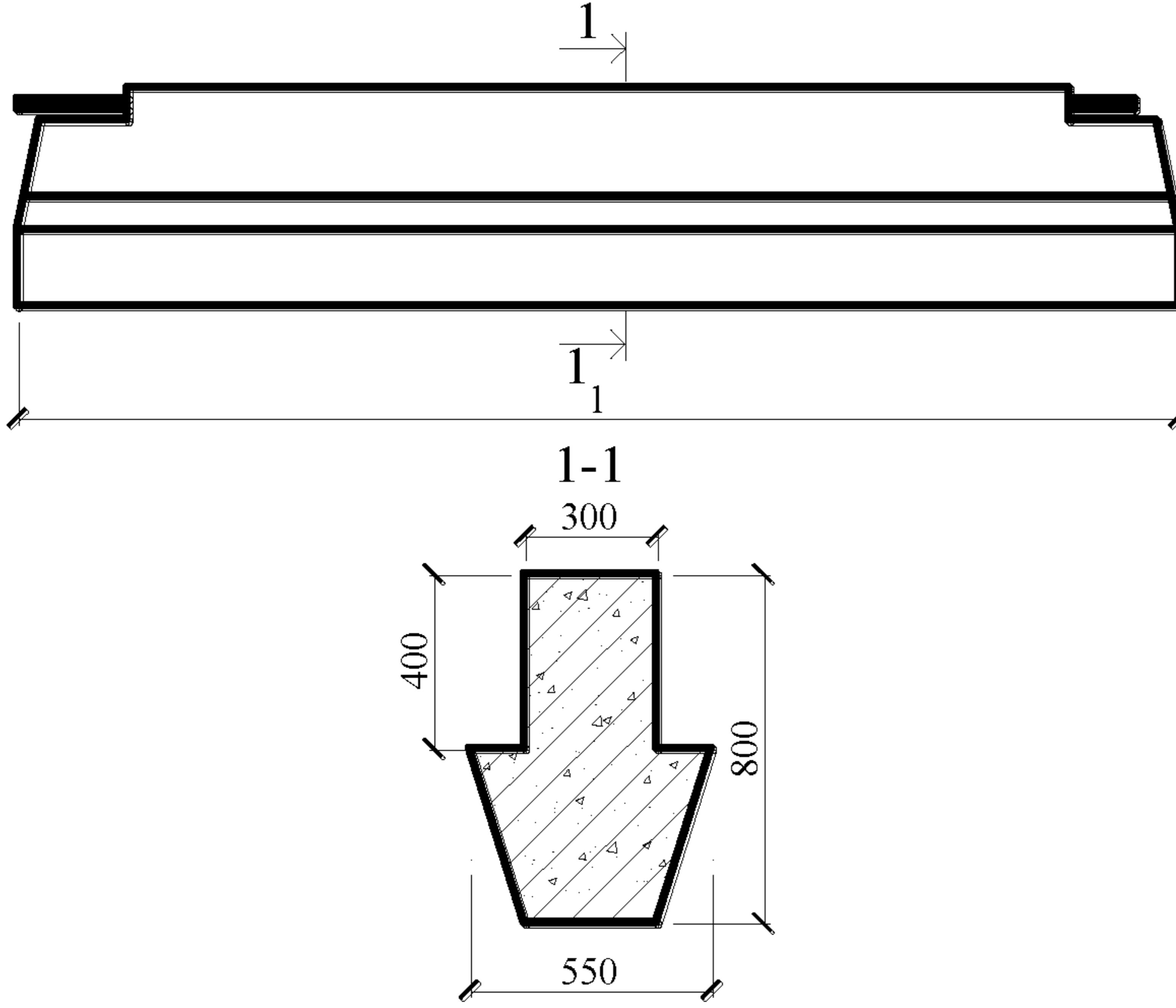
*Продолжение таблицы Г.1*

Эскиз	Марка ригеля	Длина $l$ , мм	Масса, т
Ригели по ГОСТ 18980, серия 1.420-8/81 [5]			
	1РЖ10.112-145АтУ...1РЖ10.112-85А1У-д	11180	12,00
	1РЖ10.110-145АтУ...1РЖ10.110-85А1У-д	10980	11,70
	1РЖ10.108-145АтУ...1РЖ10.108-85А1У-д	10780	11,50
	1РЖ10.82-215АтУ...1РЖ10.82-120А1У-д	8180	8,90
	1РЖ10.80-215АтУ...1РЖ10.80-120А1У-д	7980	8,60
	1РЖ10.78-215АтУ...1РЖ10.78-120А1У-д	7780	8,30

## Продолжение таблицы Г.1

Эскиз	Марка ригеля	Длина $l$ , мм	Масса, т
	1РЖ8.82-145АтУ...1РЖ8.82-85А1У-д	8180	6,80
	1РЖ8.80-145АтУ...1РЖ8.80-85А1У-д	7980	6,50
	1РЖ8.78-145АтУ...1РЖ8.78-85А1У-д	7780	6,30
	1РЖ8.52-215АтУ...1РЖ8.52-85А1У-д	5180	4,30
	1РЖ8.50-215АтУ...1РЖ8.50-85А1У-д	4980	4,10
	1РЖ8.48-215АтУ...1РЖ8.48-85А1У-д	4780	4,10
	1РЖ10.52-320АтУ...1РЖ10.52-180А1У-д	5180	5,40
	1РЖ10.50-320АтУ...1РЖ10.50-180А1У-д	4980	5,20
	1РЖ10.48-320АтУ...1РЖ10.48-180А1У-д	4780	4,90

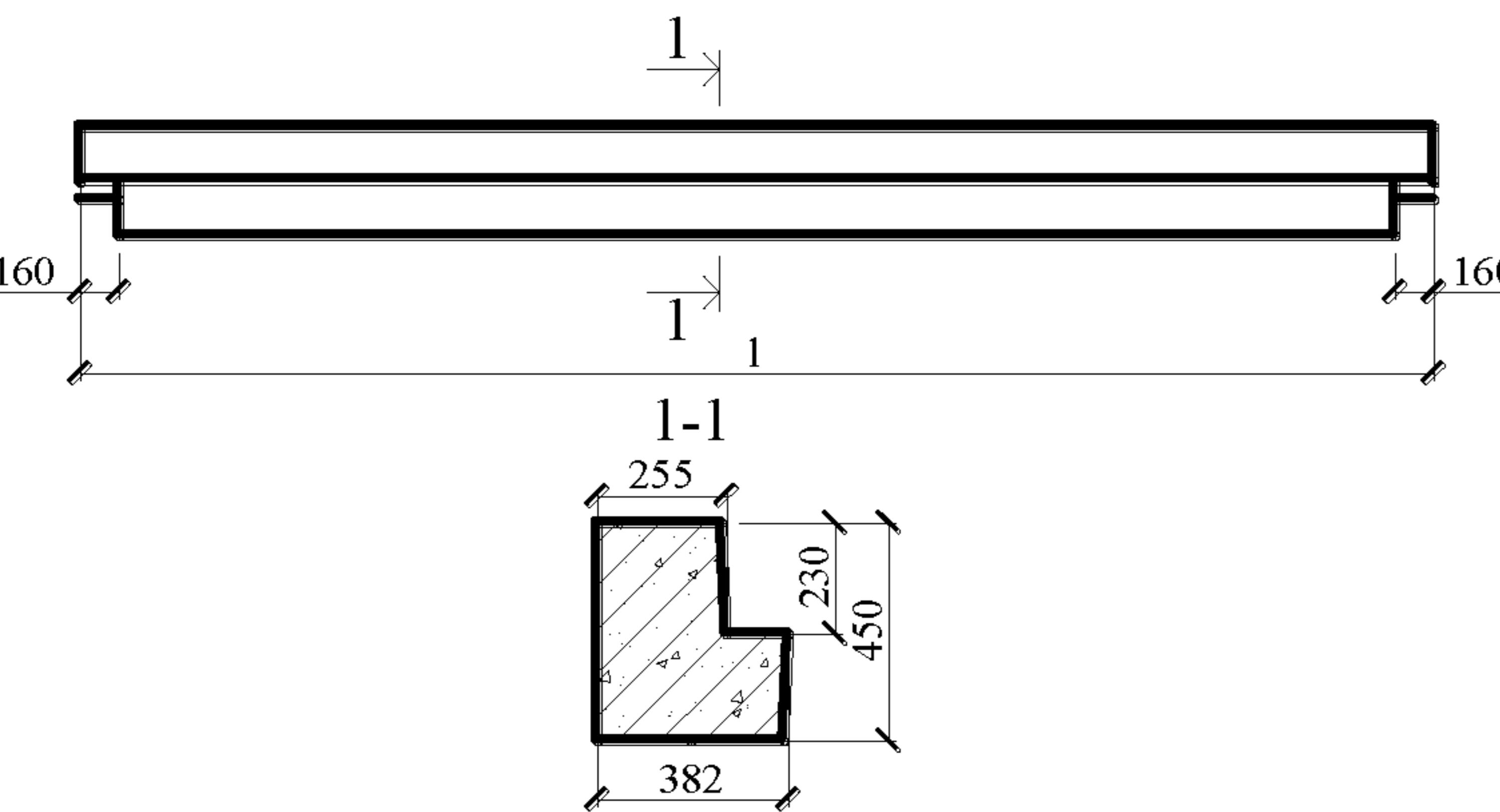
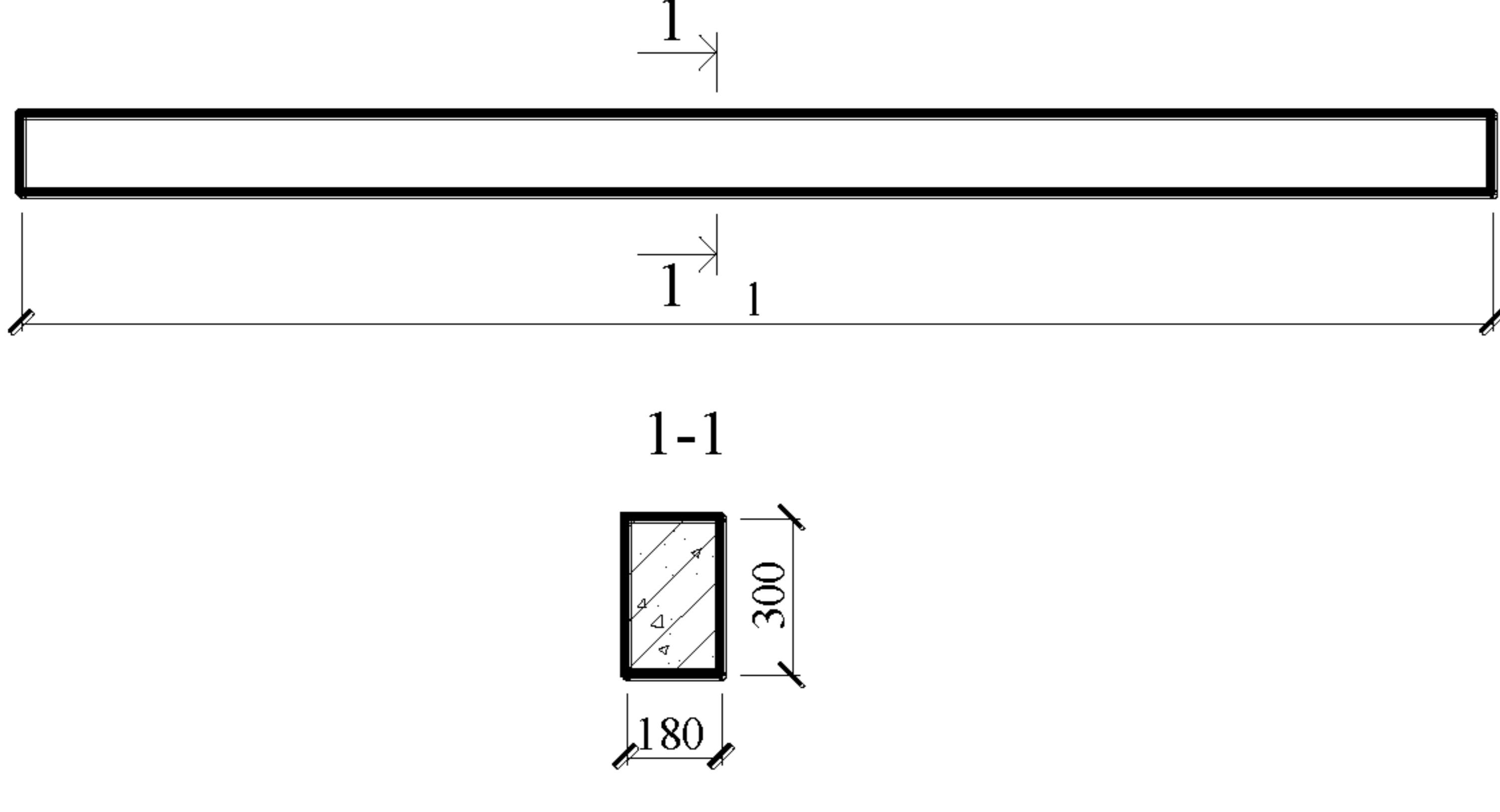
*Продолжение таблицы Г.1*

Эскиз	Марка ригеля	Длина $l$ , мм	Масса, т
	2РЖ8.52-215...2РЖ8.52-85-д	5180	4,20
	2РЖ8.50-215...2РЖ8.50-85-д	4980	4,00
	2РЖ8.48-215...2РЖ8.48-85-д	4780	3,90
	2РЖ8.82-145АтУ...2РЖ8.82-85А1У-д	8180	6,80
	2РЖ8.80-145АтУ...2РЖ8.80-85А1У-д	7980	6,50
	2РЖ8.78-145АтУ...2РЖ8.78-85А1У-д	7780	6,20

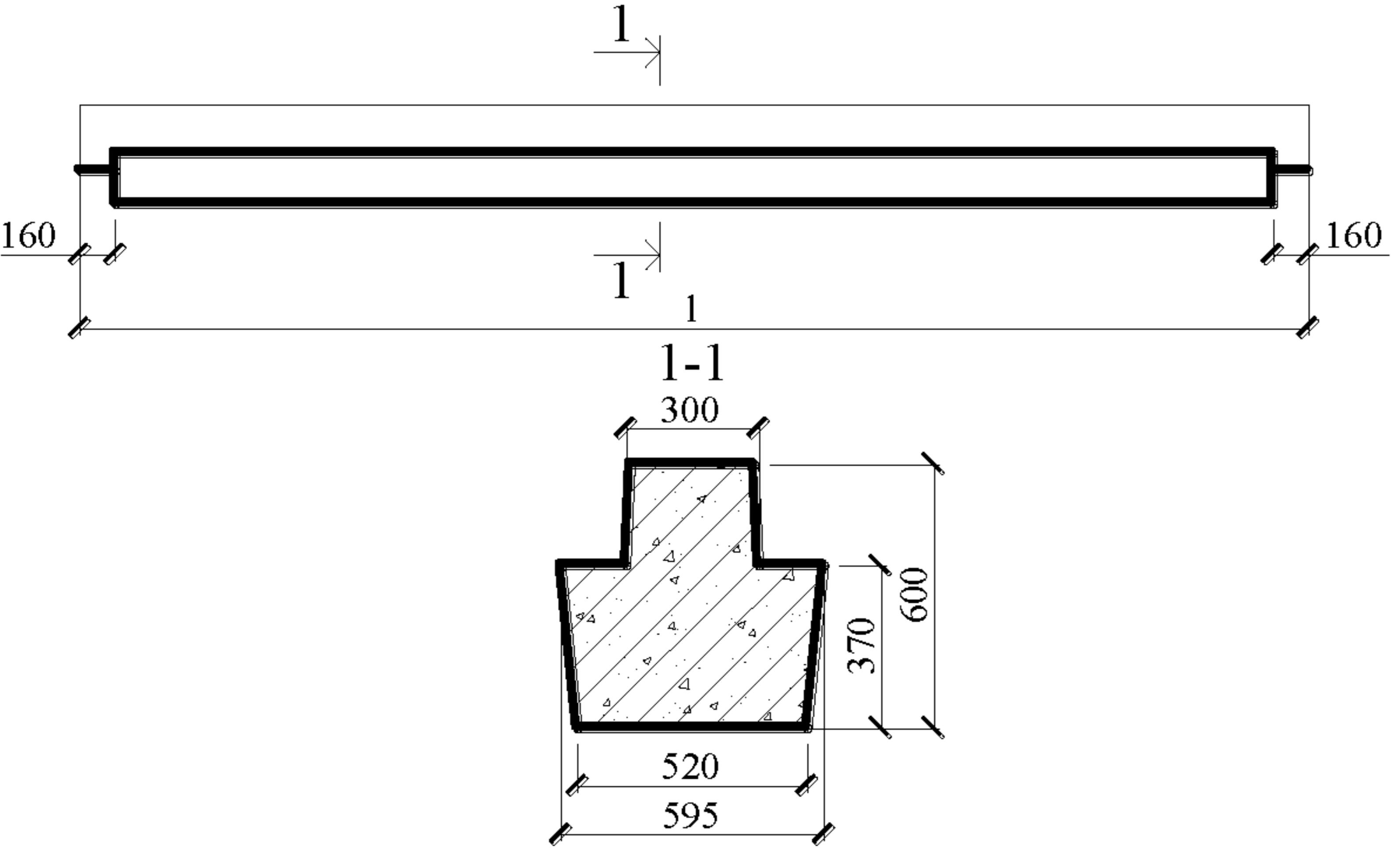
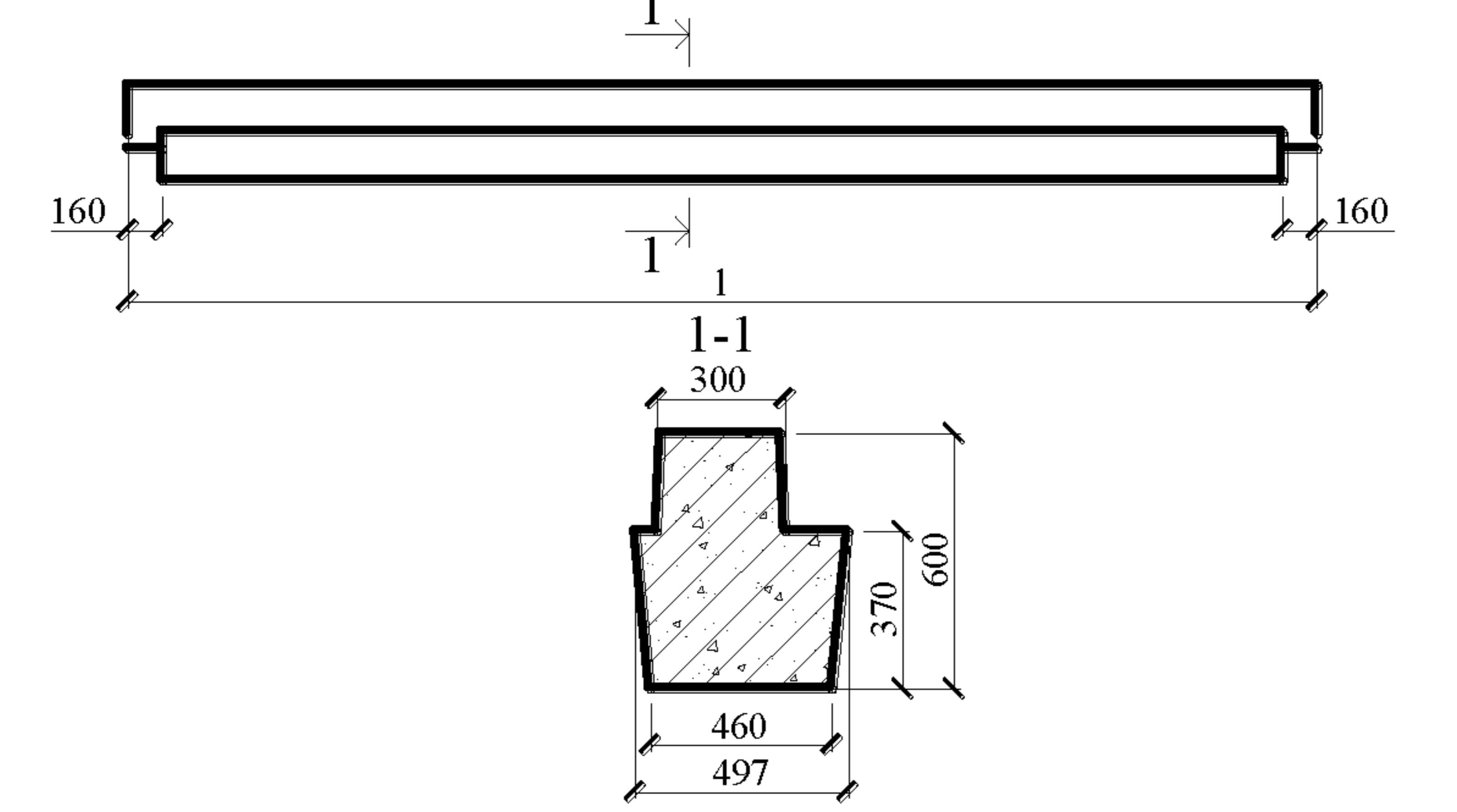
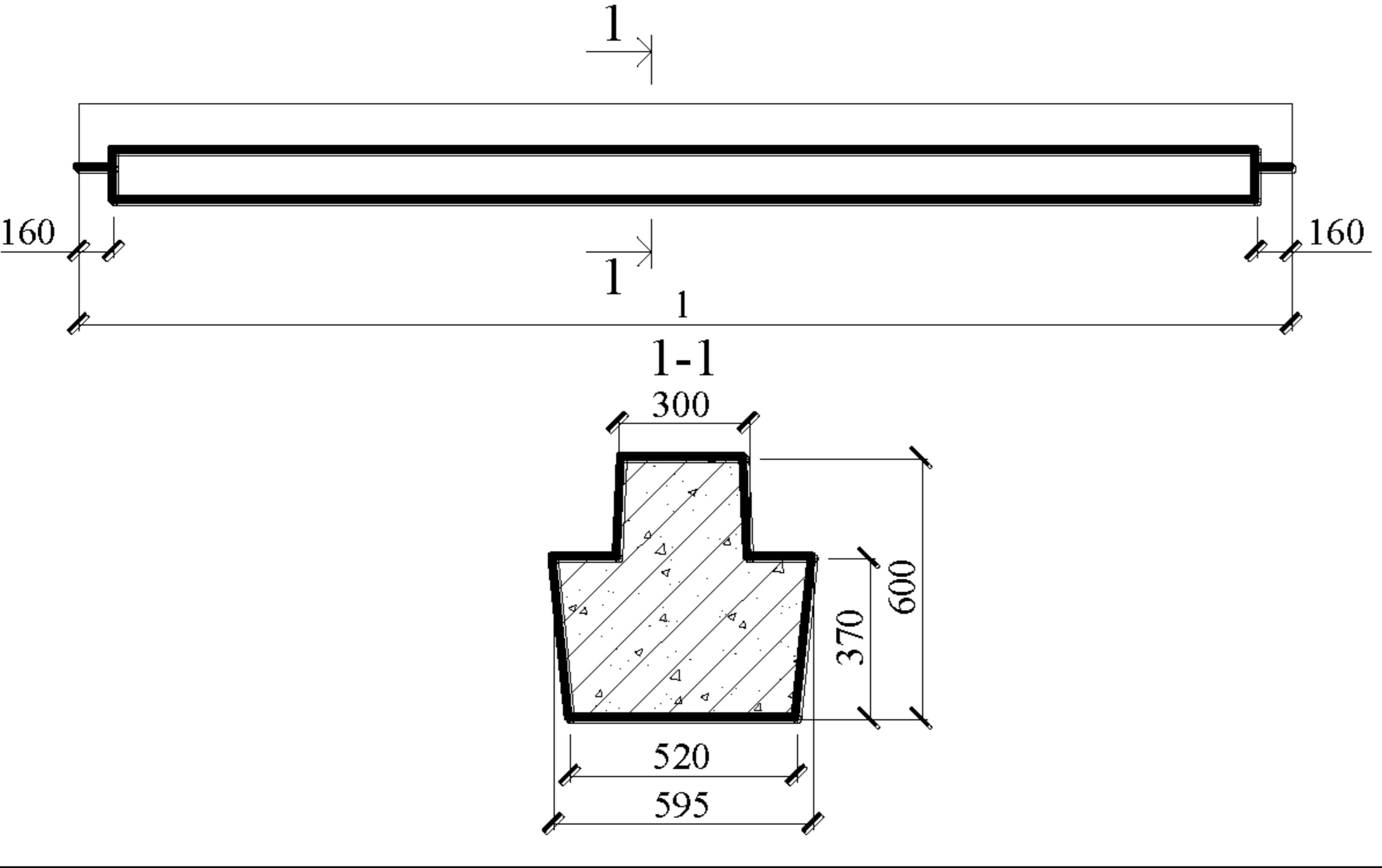
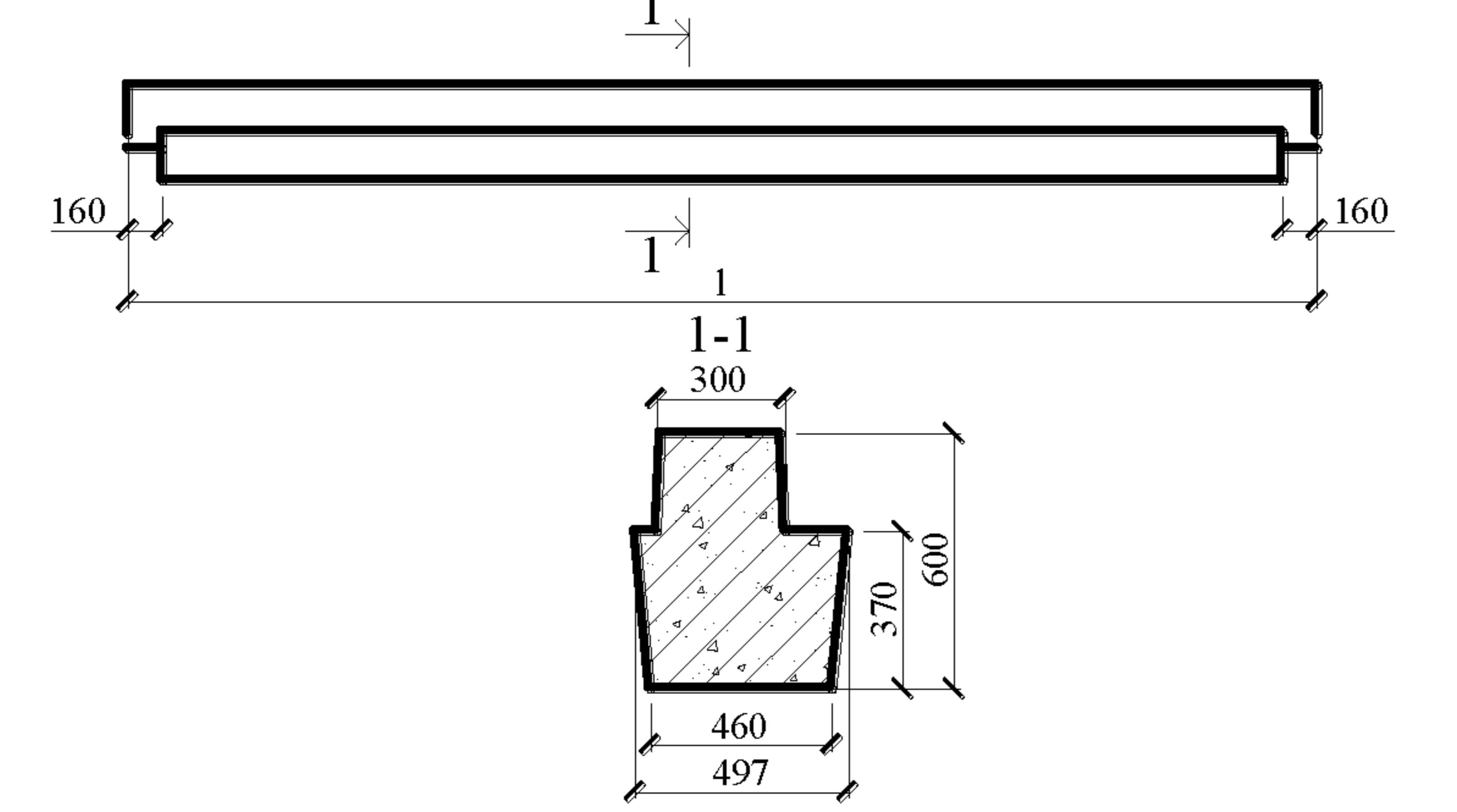
## Продолжение таблицы Г.1

Эскиз	Марка ригеля	Длина $l$ , мм	Масса, т
Ригели по ГОСТ 18980, серия 1.020-1/87 [6]			
	РДП 4.26-60...РДП 4.26-110	2560	1,11
	РДП 4.56-50 АтУ...РДП 4.56-110 АтУ	5560	2,55
	РДП 4.68-50 АтУ...РДП 4.68-70 АтУ	6760	3,12
	РОП 4.26-40...РОП 4.26-60	2560	1,05
	РОП 4.56-30...РОП 4.56-60	5560	2,35
	РОП 4.68-30...РОП 4.68-40	6760	2,87

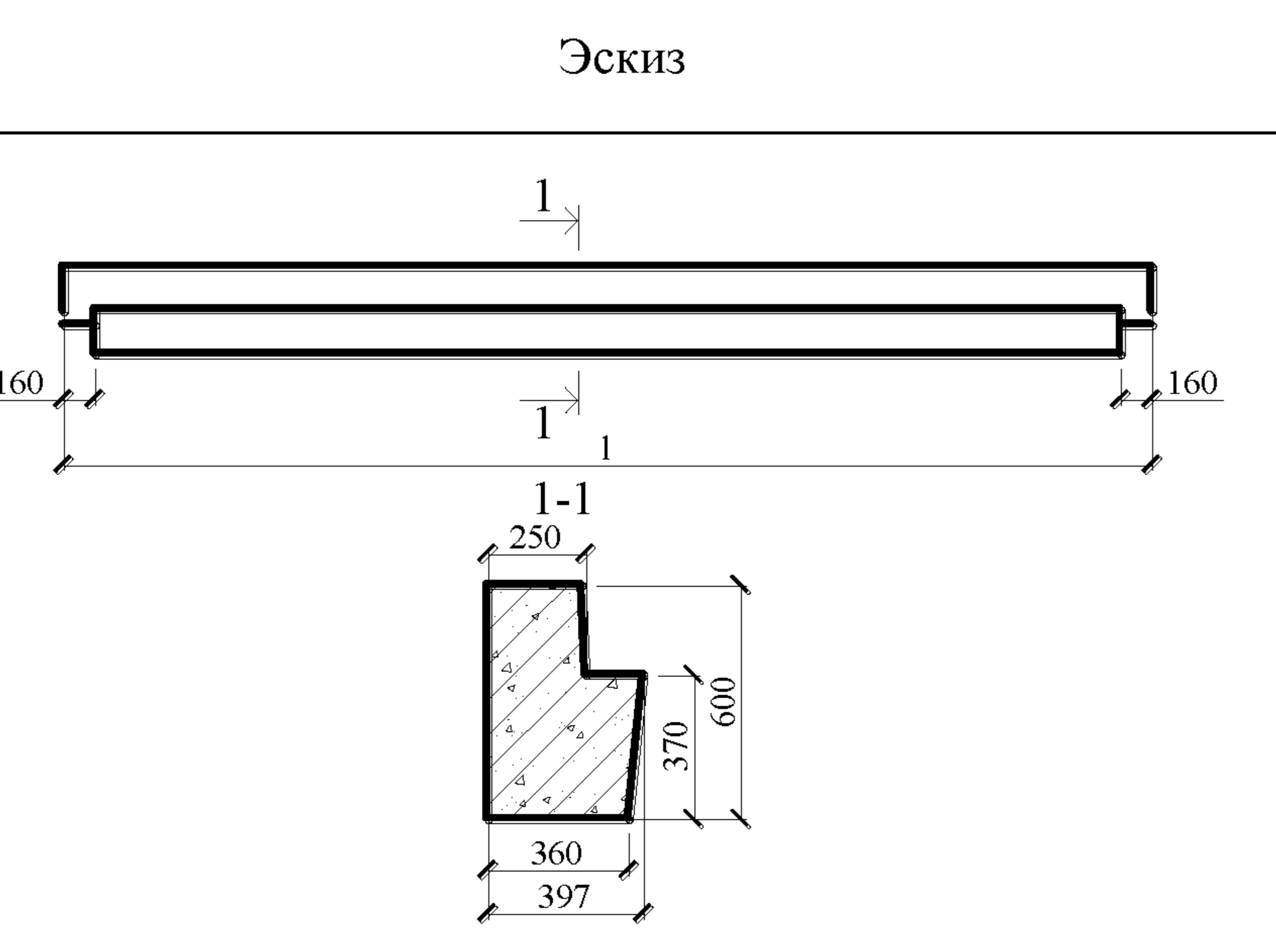
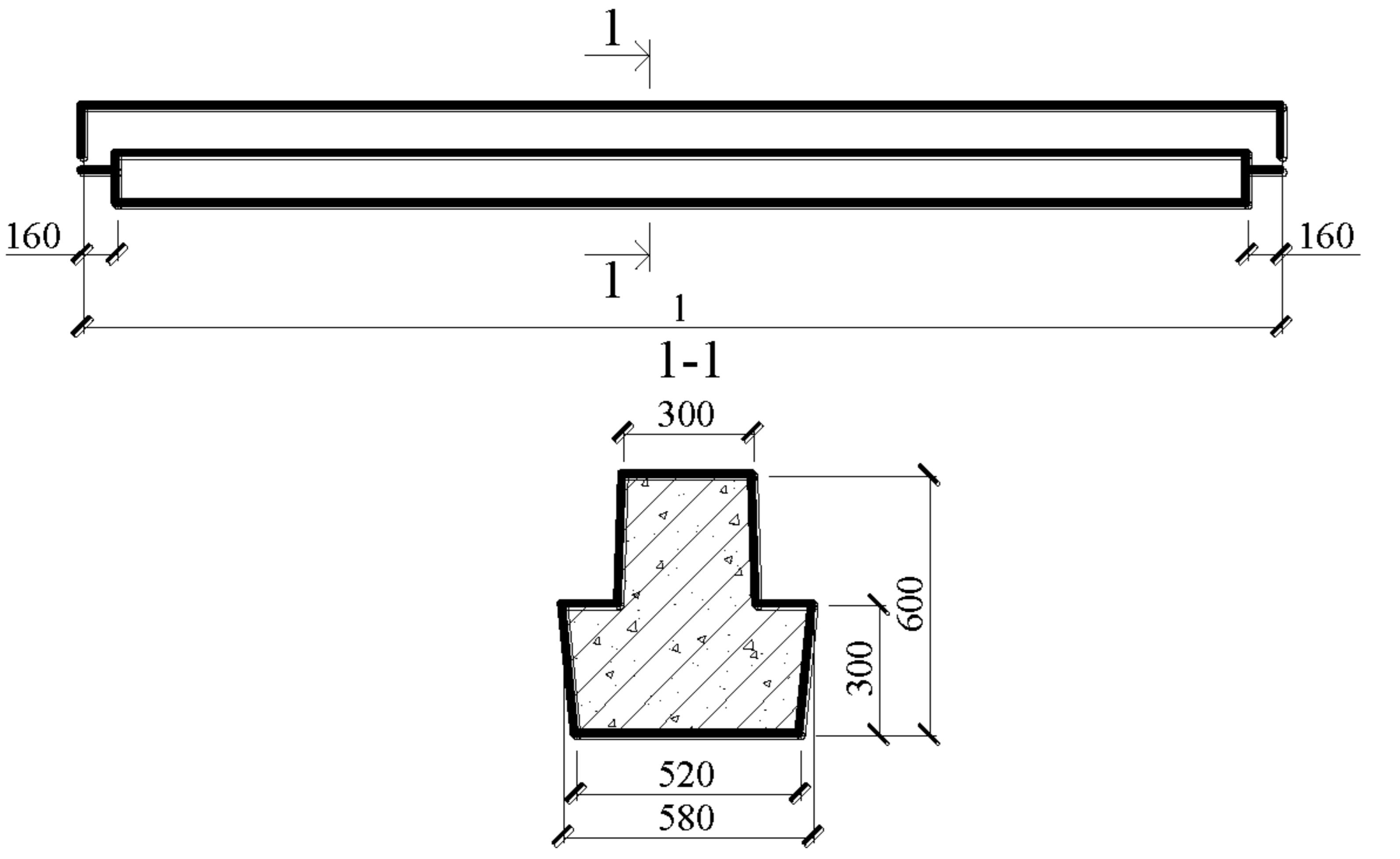
*Продолжение таблицы Г.1*

Эскиз	Марка ригеля	Длина $l$ , мм	Масса, т
	РЛП 4.26-45...РЛП 4.26-60	2560	0,84
	РЛП 4.56-45...РЛП 4.56-60	5560	1,89
	P 3.56	5540	0,75
	P 3.26	2540	0,35

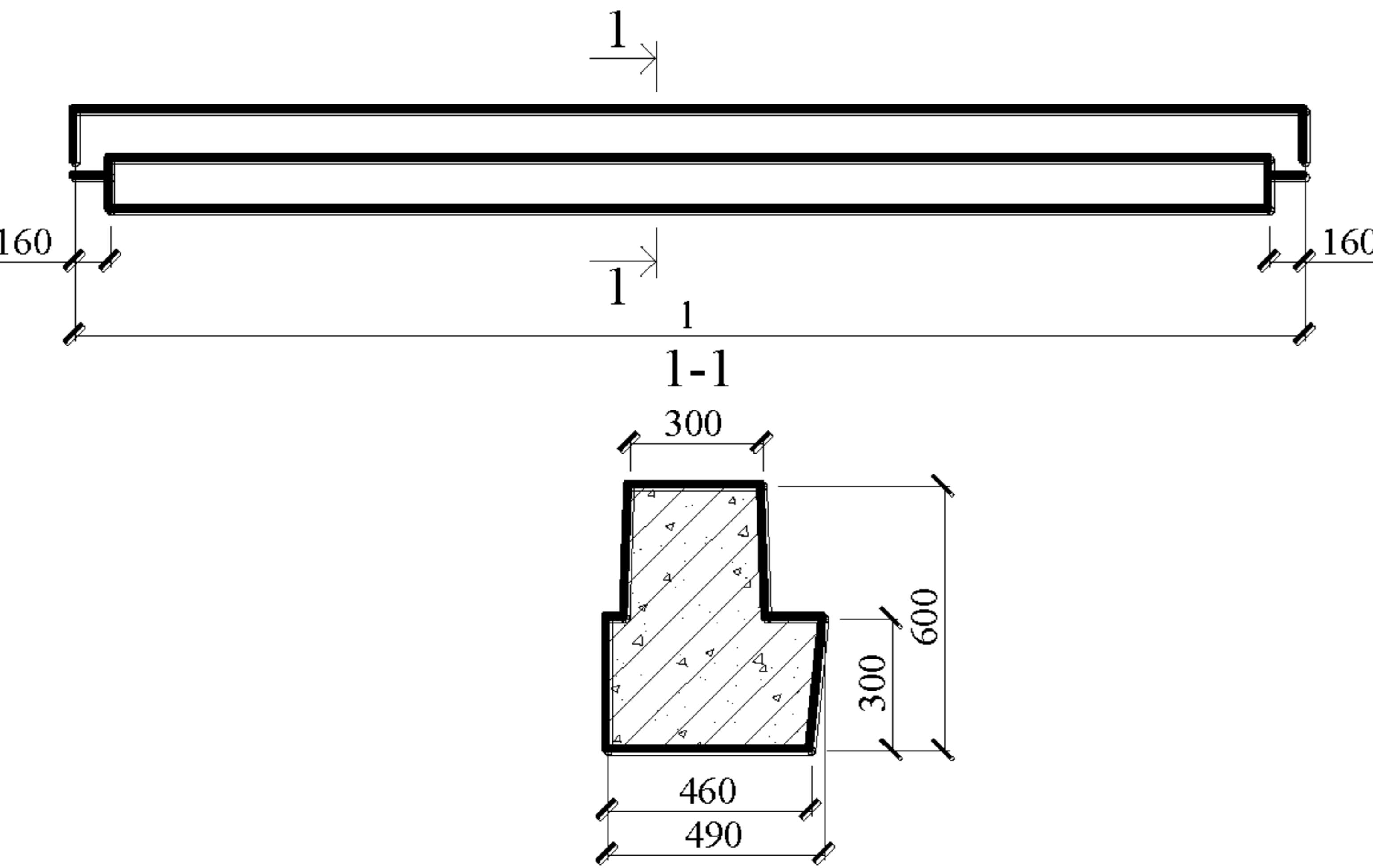
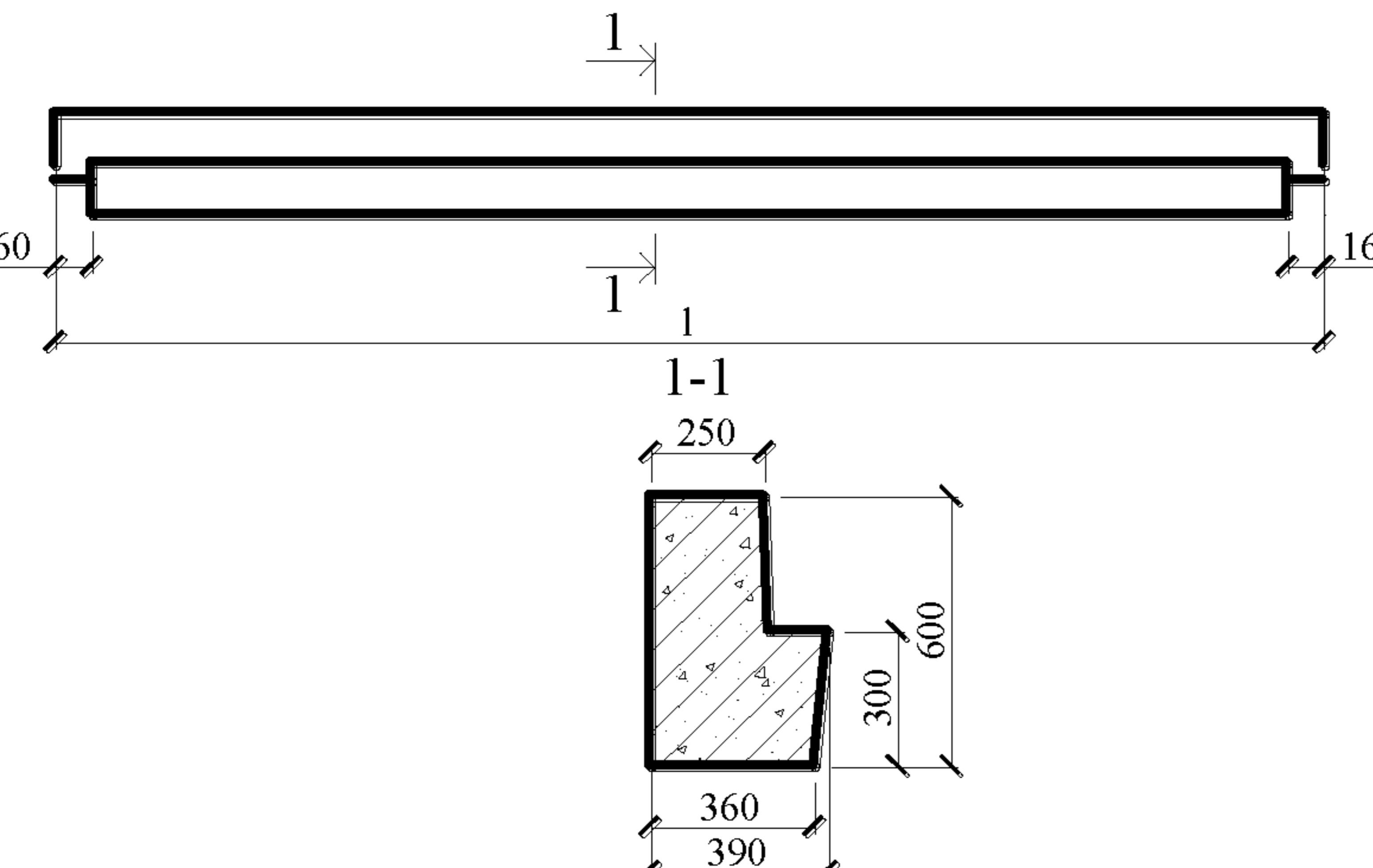
## Продолжение таблицы Г.1

Эскиз	Марка ригеля	Длина $l$ , мм	Масса, т
	РДП 6.86-50АтV...РДП 6.86-110 АтV	8560	5,88
	РДП 6.56-50АтV...РДП 6.56-110 АтV	5560	3,78
	РДП 6.26-50...РДП 6.26-110	2560	1,65
	РОП 6.86-30АтV... РОП 6.86-60АтV-Ф	8560	5,00
	РОП 6.56-40АтV... РОП 6.56-60АтV	5560	3,35
	РОП 6.26-60	2560	1,45

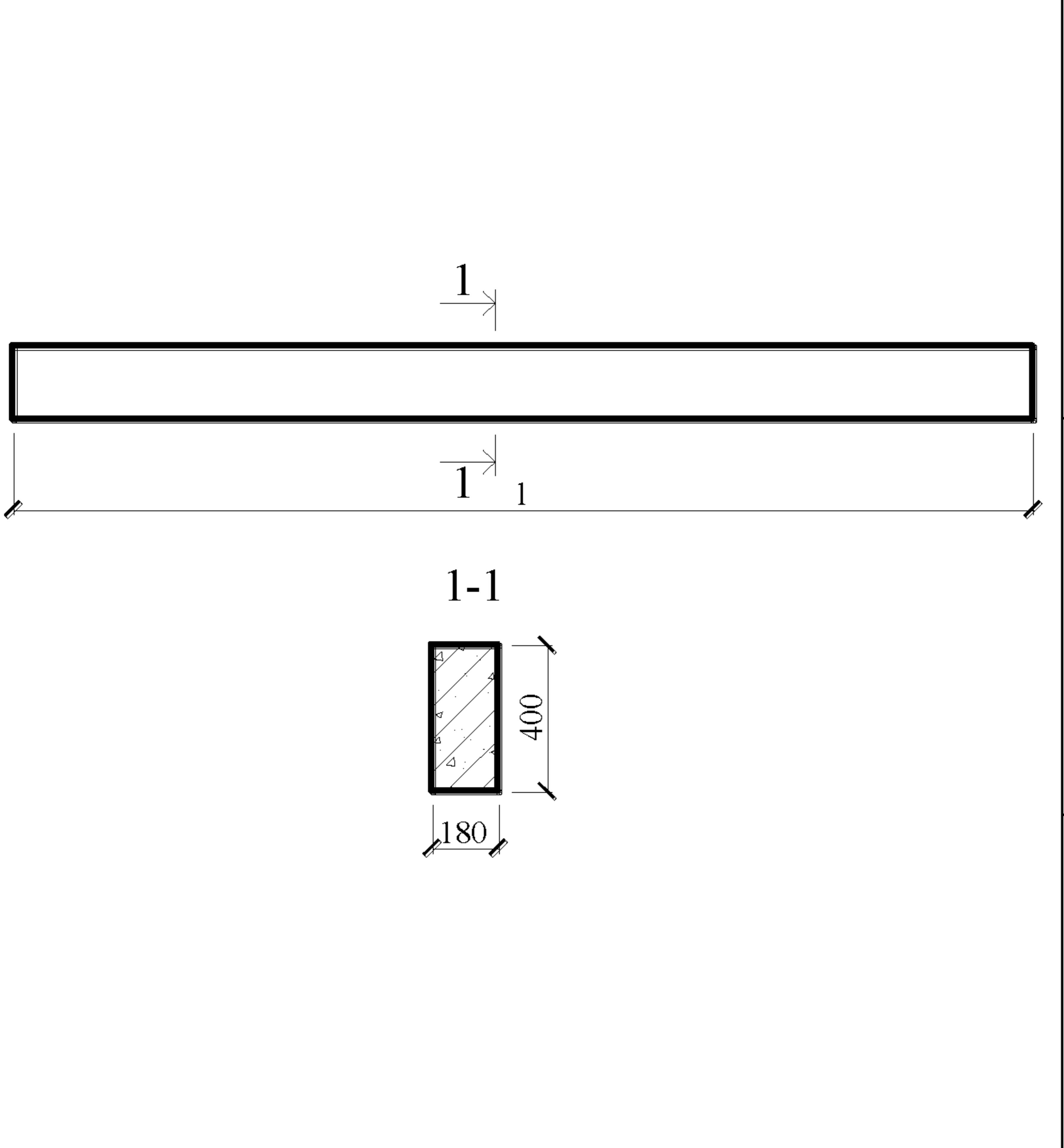
## Продолжение таблицы Г.1

Эскиз	Марка ригеля	Длина $l$ , мм	Масса, т
	РЛП 6.56-45АтV... РЛП 6.56-60АтV	5560	2,65
	РЛП 6.26-60	2560	1,20
	РДР 6.86-50АтV... РДР 6.86-110АтV	6560	5,50
	РДР 6.56-50АтV... РДР 6.56-180АтV-т	5560	1,43
	РДР 6.26-50... РДР 6.26-180-т	2560	1,70

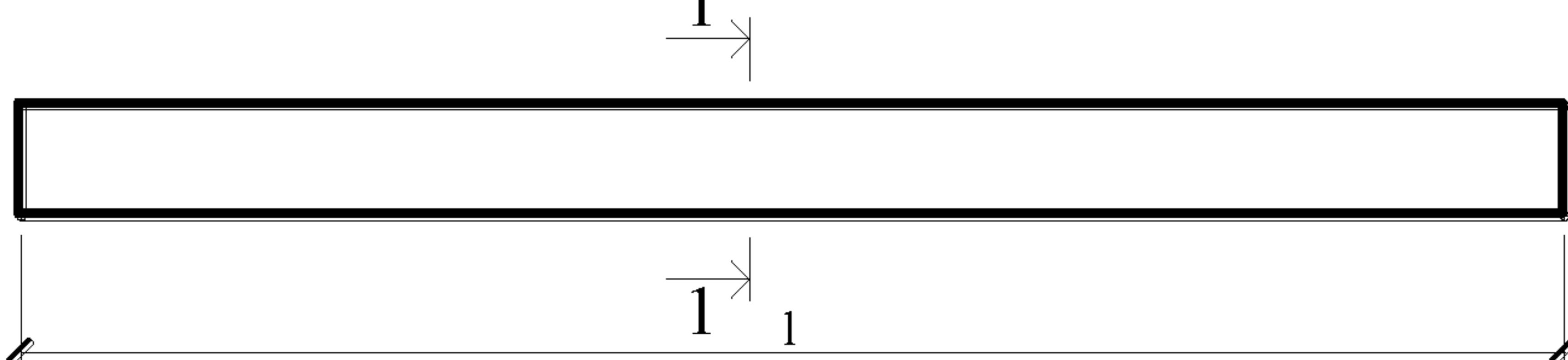
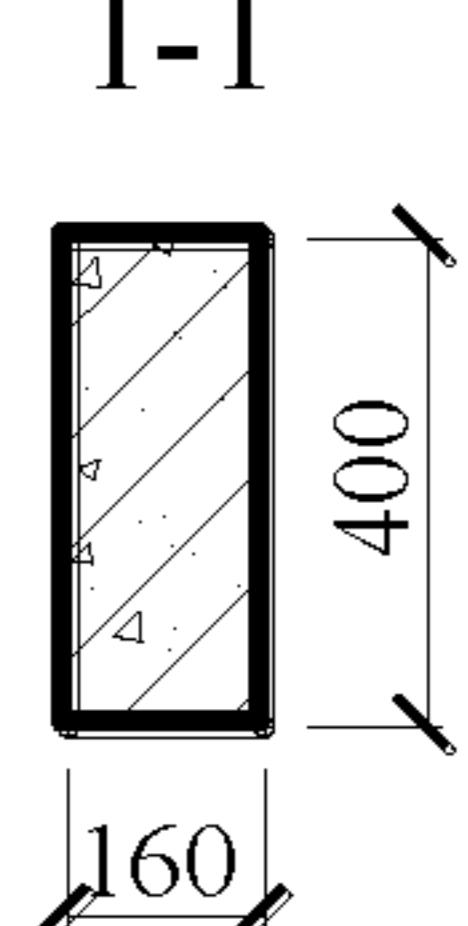
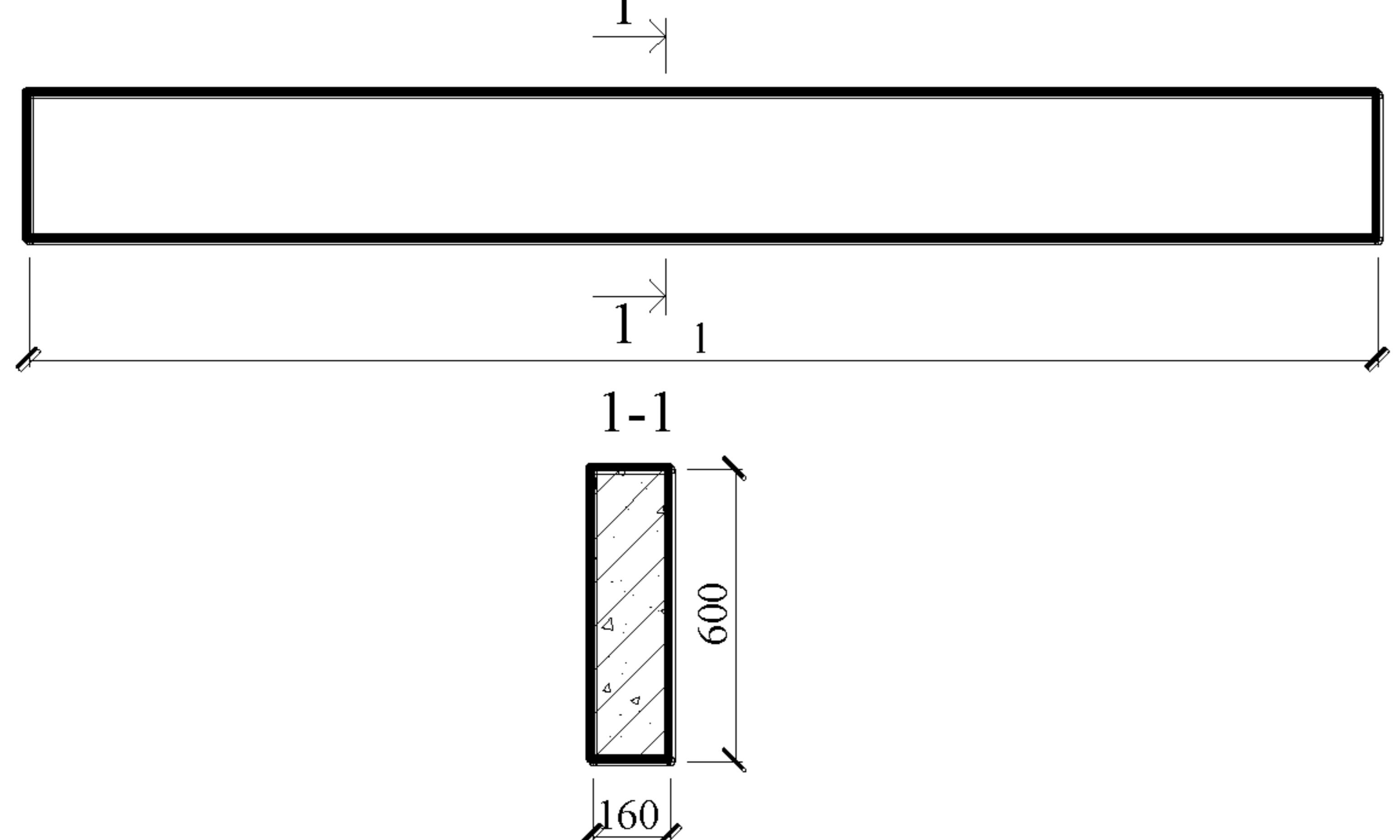
## Продолжение таблицы Г.1

Эскиз	Марка ригеля	Длина $l$ , мм	Масса, т
	POP 6.86-30AtV... POP 6.86-60AtV-Ф	8560	5,10
	POP 6.56-40AtV... POP 6.56-100AtV-т	5560	3,30
	POP 6.26-60... POP 6.26-100-т	2560	1,50
	РЛР 6.56-45AtV... РЛР 6.56-100AtV-т	5560	2,60
	РЛР 6.25-60... РЛР 6.26-100-т	2560	1,20

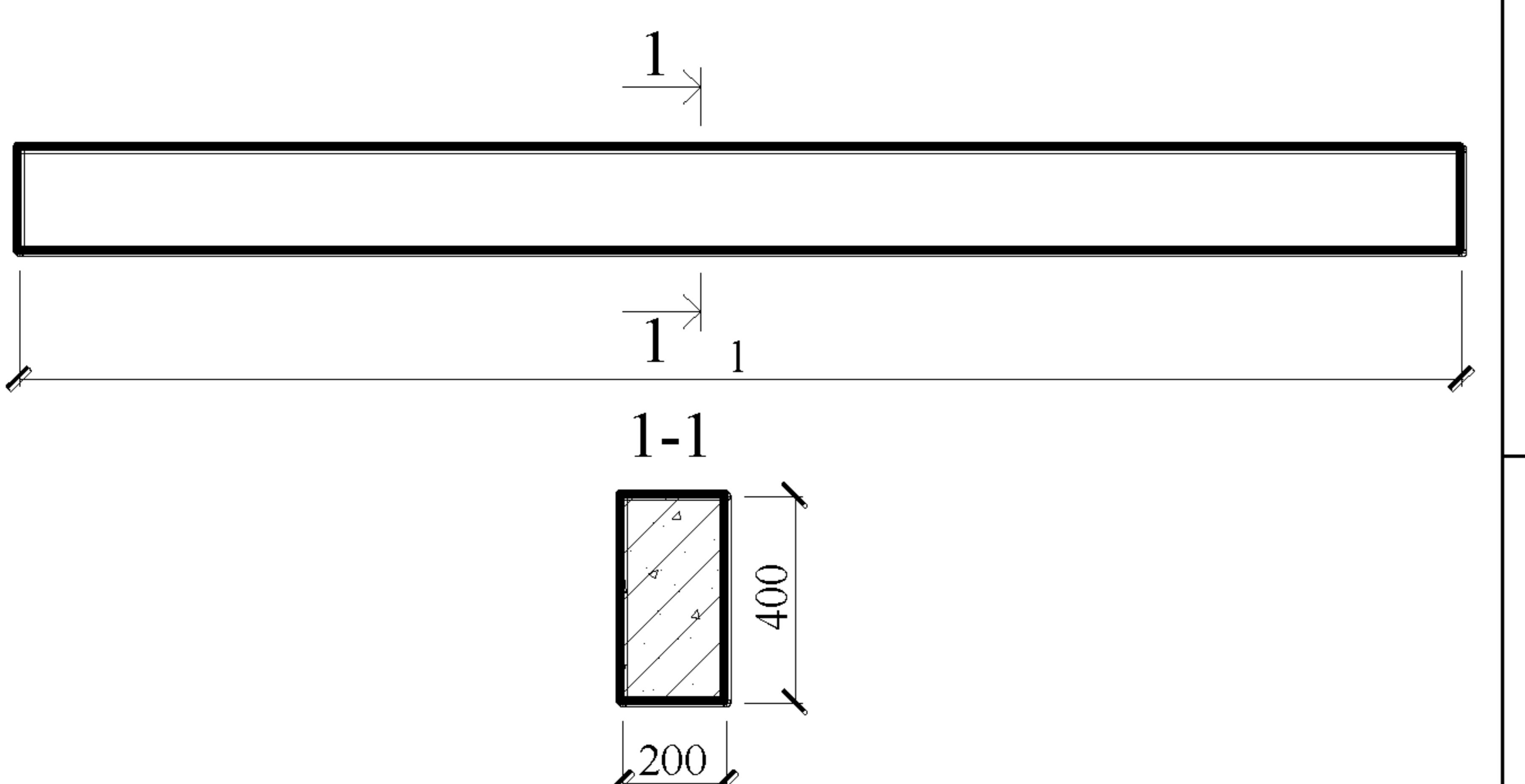
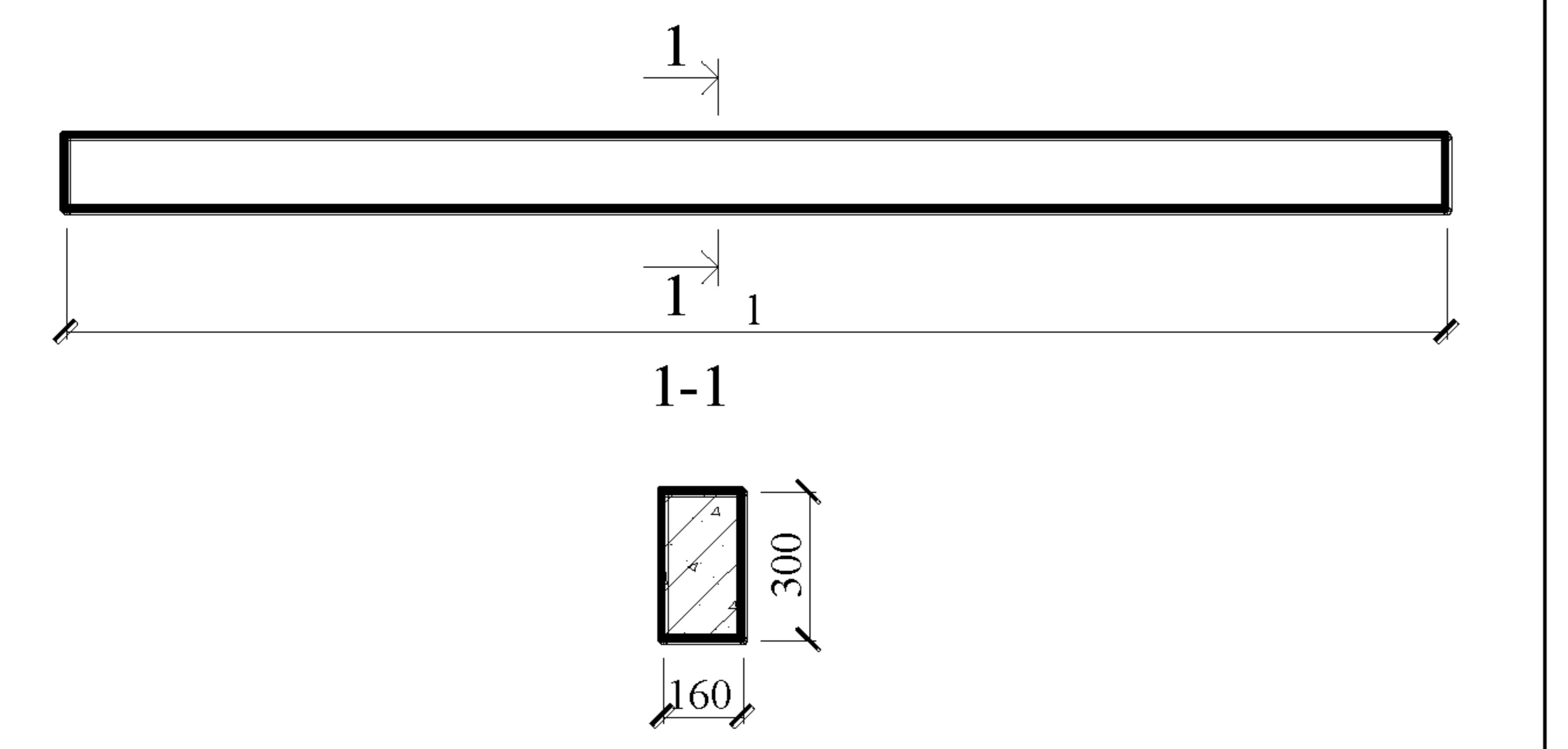
*Продолжение таблицы Г.1*

Эскиз	Марка ригеля	Длина $l$ , мм	Масса, т
Ригели общего назначения, МТСК-3 [8]			
	РП 12	1480	0,25
	РП 24	2680	0,47
	РП 2518	2530	0,47

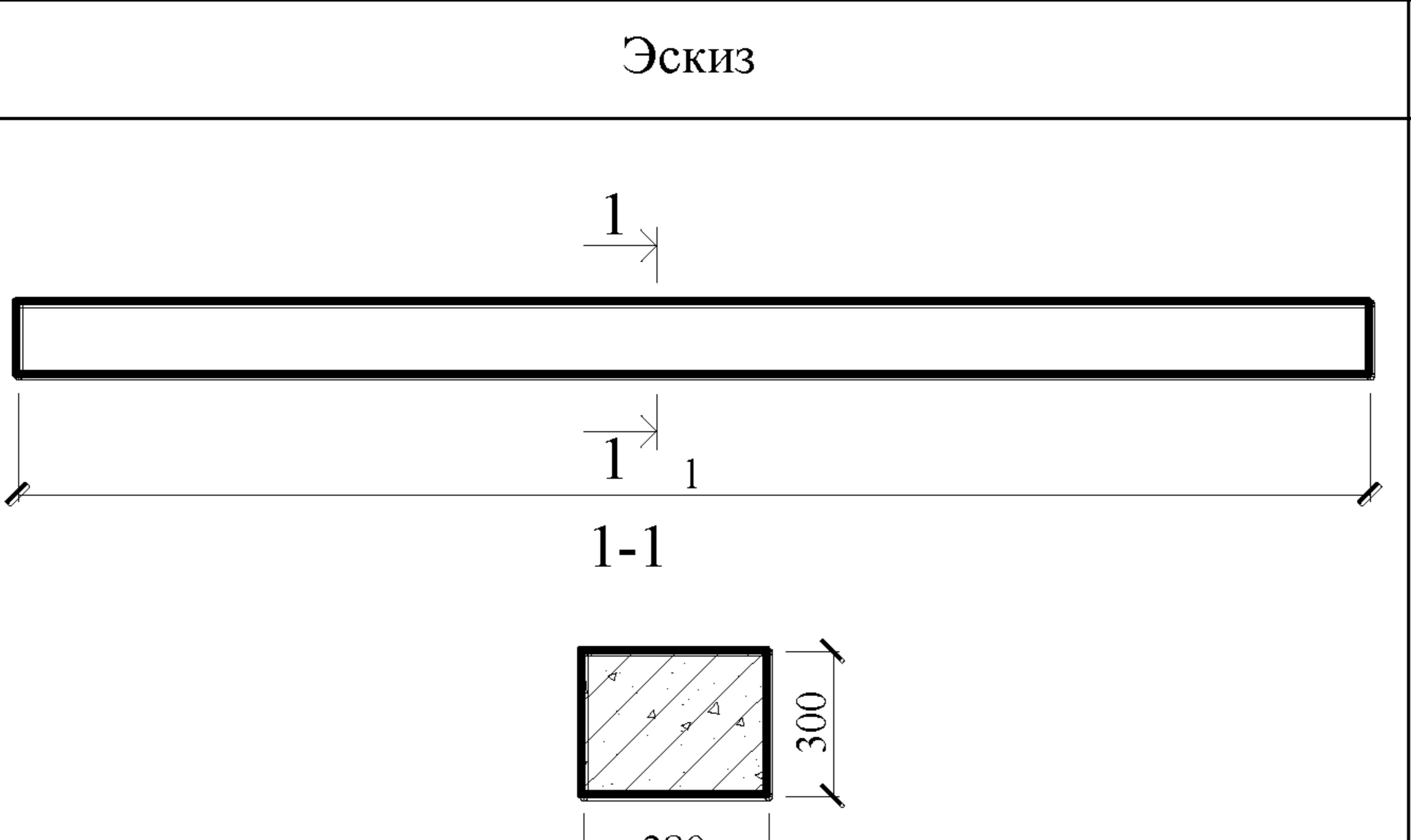
## Продолжение таблицы Г.1

Эскиз	Марка ригеля	Длина $l$ , мм	Масса, т
	PB 32-4,5 B3	3190	0,51
	PB 36-4,5 B3	3590	0,23
	PB 56-3 B3	5590	1,34
	PB 60-3 B3	5990	1,44
	PB 64-3 B3, PB 64-4,5 B3	6390	1,53

*Продолжение таблицы Г.1*

Эскиз	Марка ригеля	Длина $l$ , мм	Масса, т
	PM 60-3 В3, PM 60-3-1 В3	5990	1,20
	PM 64-3 В3, PM 64-3-1 В3	6390	1,27
	PB 40-1,3 В3	3990	0,48

Окончание таблицы Г.1

Эскиз	Марка ригеля	Длина $l$ , мм	Масса, т
	PB 46-2,5 B3	4590	1,31

## Библиография

- [1] Руководящий документ Федеральной службы по экологическому, технологическому и атомному надзору РД 11-02-2006 Требования к составу и порядку ведения исполнительной документации при строительстве, реконструкции, капитальном ремонте объектов капитального строительства и требования, предъявляемые к актам освидетельствования работ, конструкций, участков сетей инженерно-технического обеспечения
- [2] Руководящий документ Федеральной службы по экологическому, технологическому и атомному надзору РД 11-05-2007 Порядок ведения общего и (или) специального журнала учета выполнения работ при строительстве, реконструкции, капитальном ремонте объектов капитального строительства
- [3] Типовая РД серия 1.420-12 Конструкции многоэтажных производственных зданий с сетками колонн 6х6 м и 9х6 м под нагрузки соответственно до 2500 кгс/м<sup>2</sup> и 1500 кгс/м<sup>2</sup>
- [4] Типовая РД серия 1.420-8/81 Конструкции двухэтажных производственных бескрановых зданий с сетками колонн первого этажа 6х6, 9х6, 12х6 м, второго этажа 18х6, 18х12, 24х6, 24х12 м, нагрузкой на перекрытие до 5 тс/м<sup>2</sup> и железобетонными двухэтажными колоннами
- [5] Типовая РД Конструкции каркаса межвидового

серия 1.020-1/87	применения для многоэтажных общественных зданий, производственных и вспомогательных зданий промышленных предприятий
[6] Стандарт организации СТО 02495307-005-2008	Бетоны. Определение прочности методом отрыва со скальванием
[7] Свод правил СП 12-135-2003	Безопасность труда в строительстве. Отраслевые типовые инструкции по охране труда
[8] Московский территориальный строительный каталог МТСК-3	Строительные конструкции и изделия бетонные, железобетонные, керамзитобетонные, гипсобетонные, пенобетонные.

ОКС 91.060.10

Ключевые слова: ригель, балка, покрытия, перекрытия, предварительно напряженная арматура, технические требования к монтажу, контроль выполнения

---