

ООО "Эстейт 3Д"

г. Краснознаменск

Заказчик: ООО "Дока-Генные Технологии"

Проект

Реконструкция производственного корпуса в рамках работ по модернизации селекционно-генетического центра, расположенного по адресу: Московская обл. Дмитровский р-н, с. Розачево.

П-01-16

Взам. инв. №	
Подп. и дата	
Инв. № подл.	

Директор

С.С.Юпатов

Главный инженер проекта

С.Е.Усачев

Краснознаменск 2016 г.

Ведомость чертежей (начало)

Лист	Наименование	Прим.
1	Титульный лист	А4
2	Общие данные	А3
3	Топографка участка реконструкции М1500	А2
4	Общая схема реконструкции М1500	А2
5	План демонтируемых конструкций М1:100	А1
6	План реконструкции производственного корпуса М1:100	А1
7	Разрез пристройки производственного корпуса, Площадь разбора фцр	А1
8	Фундаментные столбы монолитного пандуса	А3
9	План ленточного фундамента монолит. пандуса	А3
10	Монолитный пандус, армирование	А2
11	Навес над пандусом	А1
12	Приложение 1 "Направляющие для колес"	
13	Приложение 2 "Рама для дождевеллера"	
14	Приложение 3 "Прямая для дождевеллера"	
15	Приложение 4 "Рама для секционных ворот"	
16		

Технические решения, принятые в настоящем проекте, соответствуют требованиям экологических, санитарно-гигиенических, противопожарных и других норм, действующих на территории РФ и обеспечивают безопасность для жизни и здоровья людей эксплуатацию объекта при соблюдении предусмотренных рабочими чертежами мероприятий.

ГИП _____

Общие данные

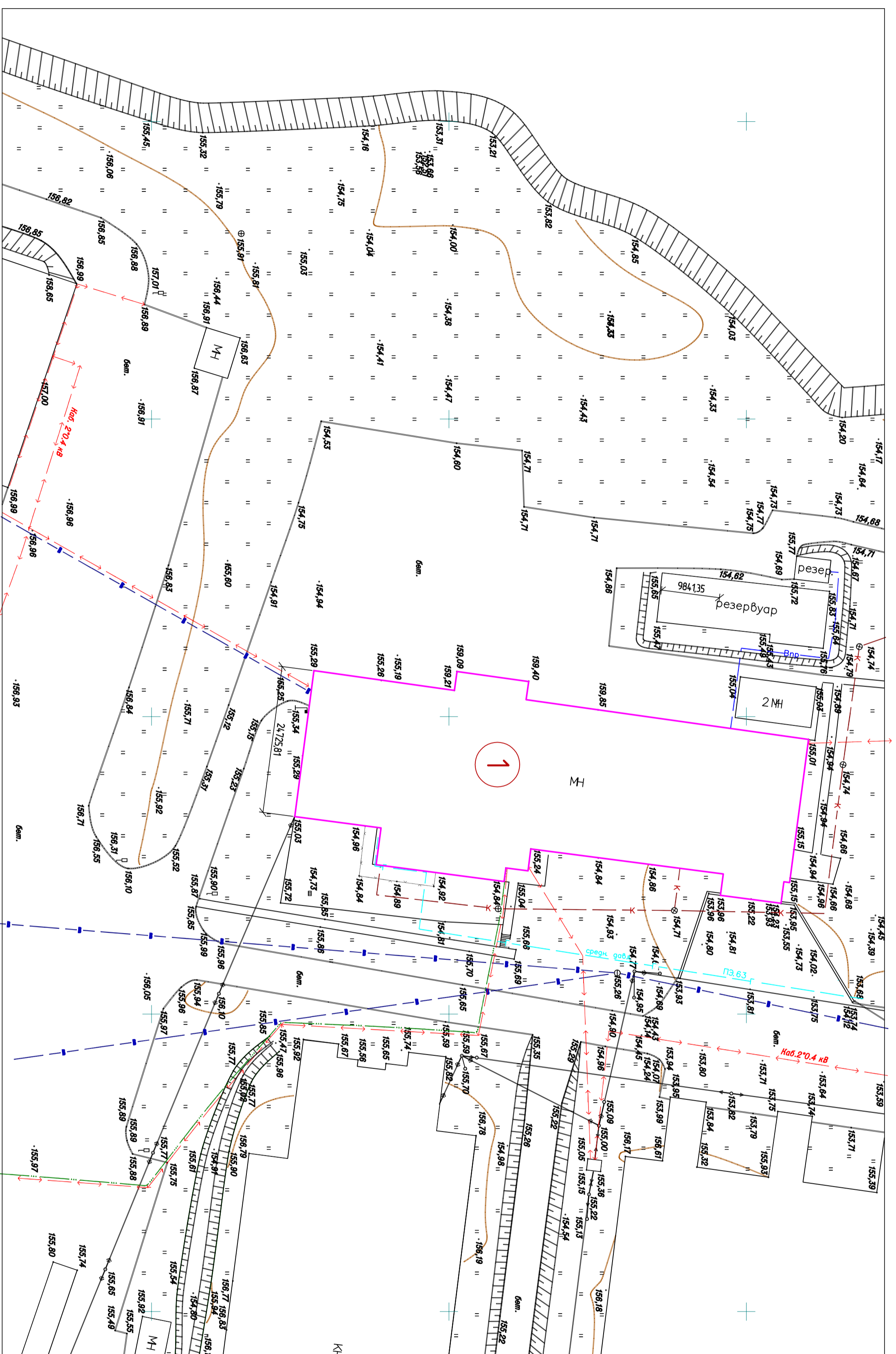
Данный проект предусматривает реконструкцию производственного корпуса по адресу: Московская обл. Дмитровский Р-н, с. Розачево.
Реконструкция включает: демонтажные работы на существующем производственном корпусе (демонтаж существующего пандуса, частичный демонтаж стеновых сэндвич-панелей и монолитного ростверка фундамента), пристройку 20х66м к существующему корпусу с новым пандусом погрузки-разгрузки еврофура, организацию бетонной площадки 30х66м для разбора еврофура, а так же организацию участка бетонной дороги с подпорной стеной (длина подпорной стены около 35м) для въезда на площадку.

Демонтаж должен проводиться в соответствии с действующими нормами по проведению демонтажных работ, исключая возможные самопроизвольные обрушения разбираемых конструкций. После демонтажа монолитного ростверка существующего производственного корпуса, оставшаяся участка ростверка усилить стальным уголком 50х5мм.

Пристройка 20х66м однопролетная. Пролет организуется рамой с жесткой заделкой основания колонн и жестким примыканием кровельной дажки к колоннам. Шаг рам – 6 метров. В продольном направлении устойчивость каркаса обеспечивается крестовыми связями. Фундаменты несущих колонн столбчатые, размеры подошвы в плане принимаем 1,5х1,2 метра. Для крепления стеновых сэндвич-панелей в торцах пристройки и крепления рам внахлест организуемых ворот предусматриваются фахверковые колонны на столбчатых фундаментах. Для бетонных работ рекомендуется применять гидротехнический бетон В25 (W1350). Высоту пристройки уточнить после открытия края кровли существующего производственного корпуса. Кровлю пристройки выложить поделением кровли существующего корпуса из кровельных сэндвич-панелей 1150 по пролетам из веллера №12, уклон кровли 6°. Пол пристройки выложить в виде монолитной плиты t=200мм по песчаной подушке t=200мм. Армирование плиты пола армировать Ø12 АIII шаг 200х200мм по низу, сетка Ø8 по верху, защитный слой бетона до арматуры не менее 40мм. Для слуска с внахлест проектируемого пандуса погрузки еврофура в пристройке выложить монолитный слуск с пандуса длиной 10 метров и шириной 2,5 метра с антипробуксовочными бороздами на поверхности слуска. Монолитную плиту пола под слуском с пандуса армировать Ø12 АIII шаг 200х200мм по низу и по верху. Монолитный слуск армировать конструктивно Ø12 АIII шаг 200х200мм.

Новый монолитный пандус с навесом для погрузки-разгрузки еврофура оборудуется дождевеллером и дождевеллером. Для удобства парковки еврофура перед пандусом устанавливаются колесные упоры, а на пандусе демпферы.

Инв. № подл.	Подп. и дата	Взам. инв. №	
<p>Заказчик: ООО "Джа-Генные Технологии"</p> <p>П-01-16</p> <p>2016</p>			
<p>Изм. Кол-во Листов № док. Подпись Дата</p>			
ГИП	Усачев		
Реконструкция производственного корпуса, по адресу: Московская обл. Дмитровский Р-н, с. Розачево.		Слободя	Листов
Проберил	Юпитов		2
Разработал	Иванченко		
Общие данные		Проектировщик ООО "Эстелп 3Д" г. Краснознаменск	



УСЛОВНЫЕ ОБОЗНАЧЕНИЯ:

— существующий производственный корпус до реконструкции



П-01-16

2016

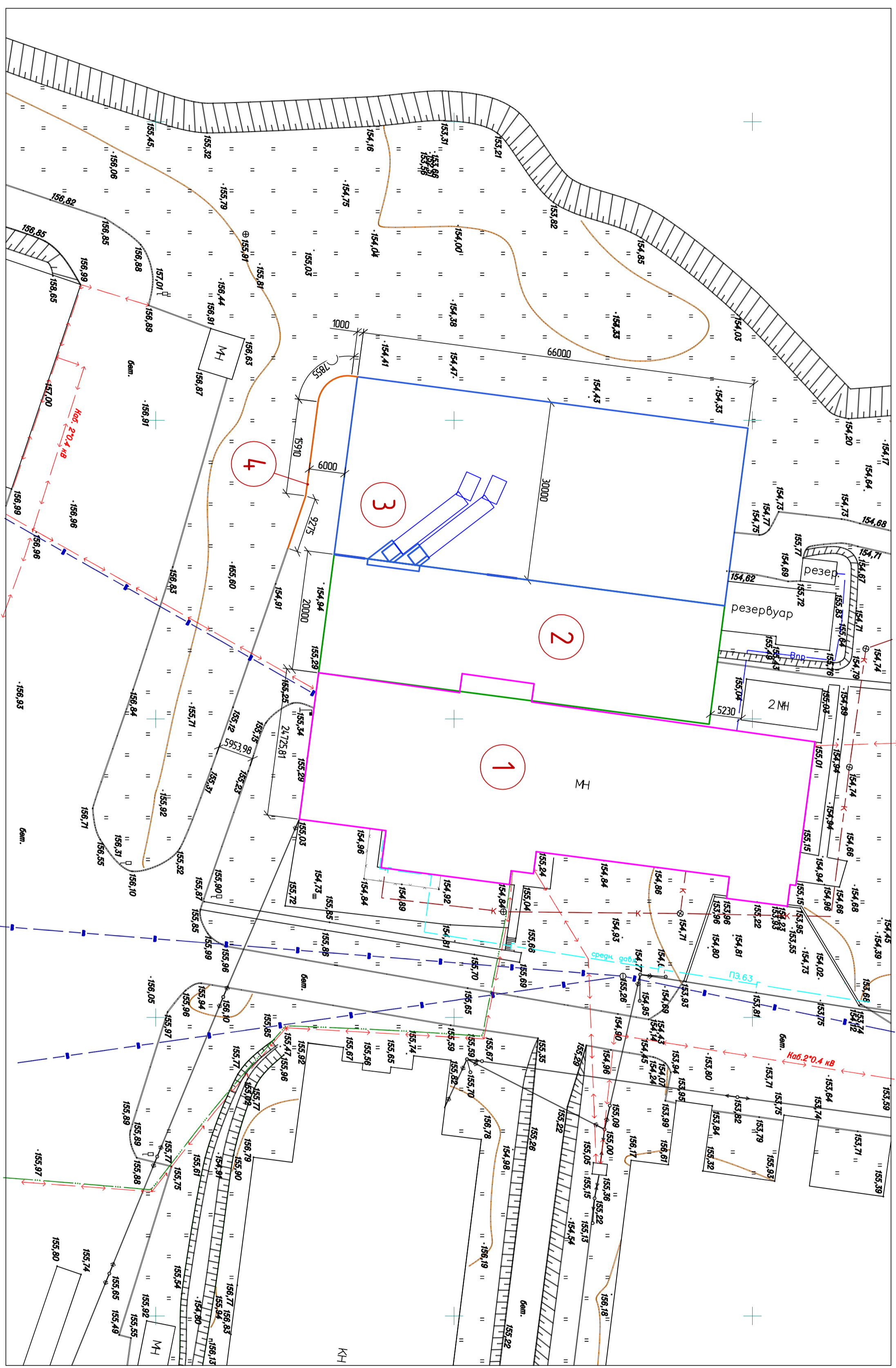
Заказчик: ООО «Локс-Техниче Технологии»

Реконструкция производственного корпуса по адресу: Московская обл. Дмитровский р-н, с. Раздолье.

Топосъемка участка реконструкции М1500

Проектировщик: ООО «Эстим 3ИТ» 2 Краснодарский край

Изд.	Копия	Лист	№ док.	Подпись	Дата
Исполн.	Удобен				
Проверил	Орлов				
Разработал	Иванченко				

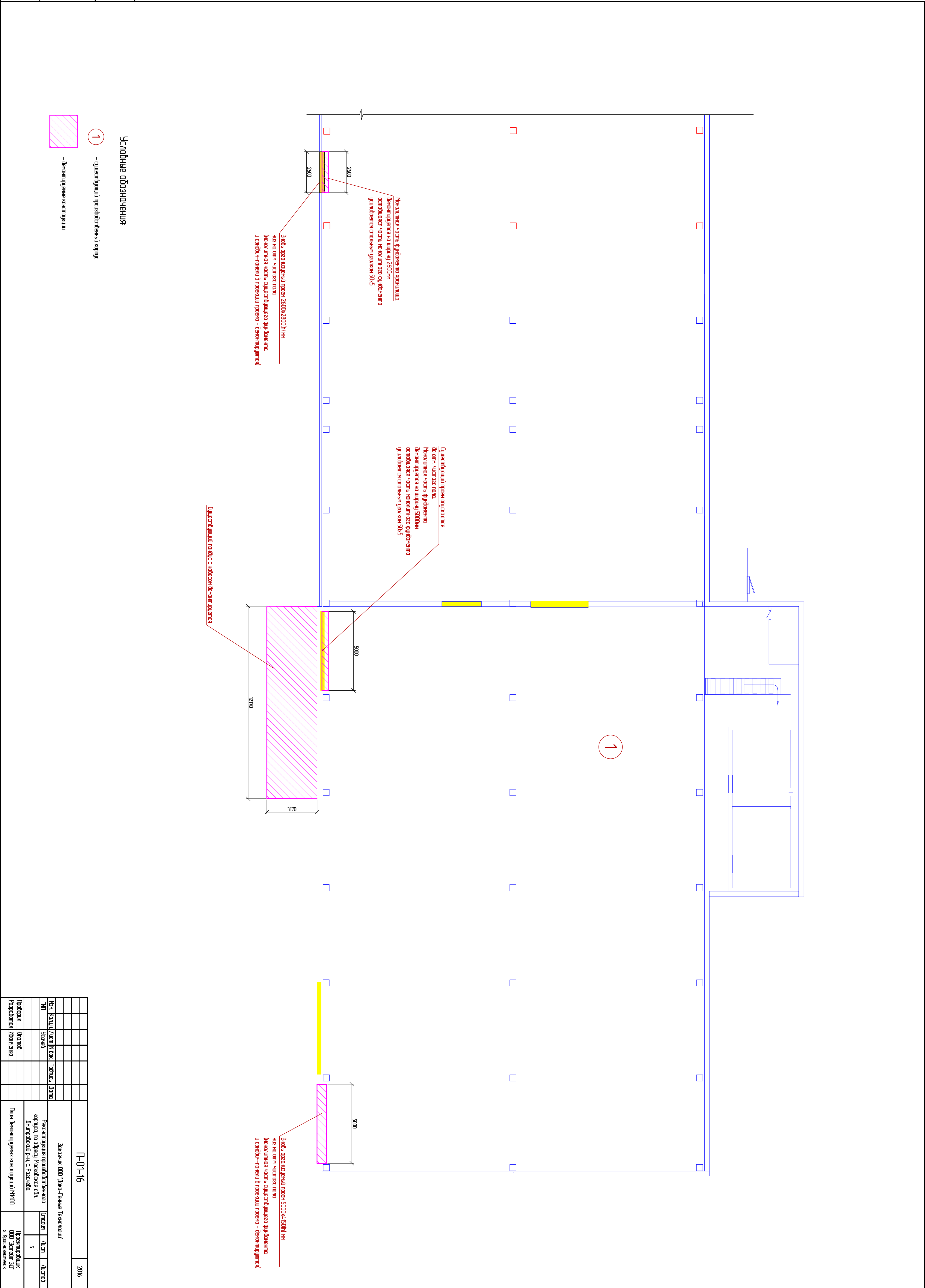


УСЛОВНЫЕ ОБОЗНАЧЕНИЯ:

- 1 - существующий производственный корпус до реконструкции
- 2 - приспособленная часть производственного корпуса
- 3 - пандус и площадка разворота фур
- 4 - временный участок дороги с подпорной стенкой

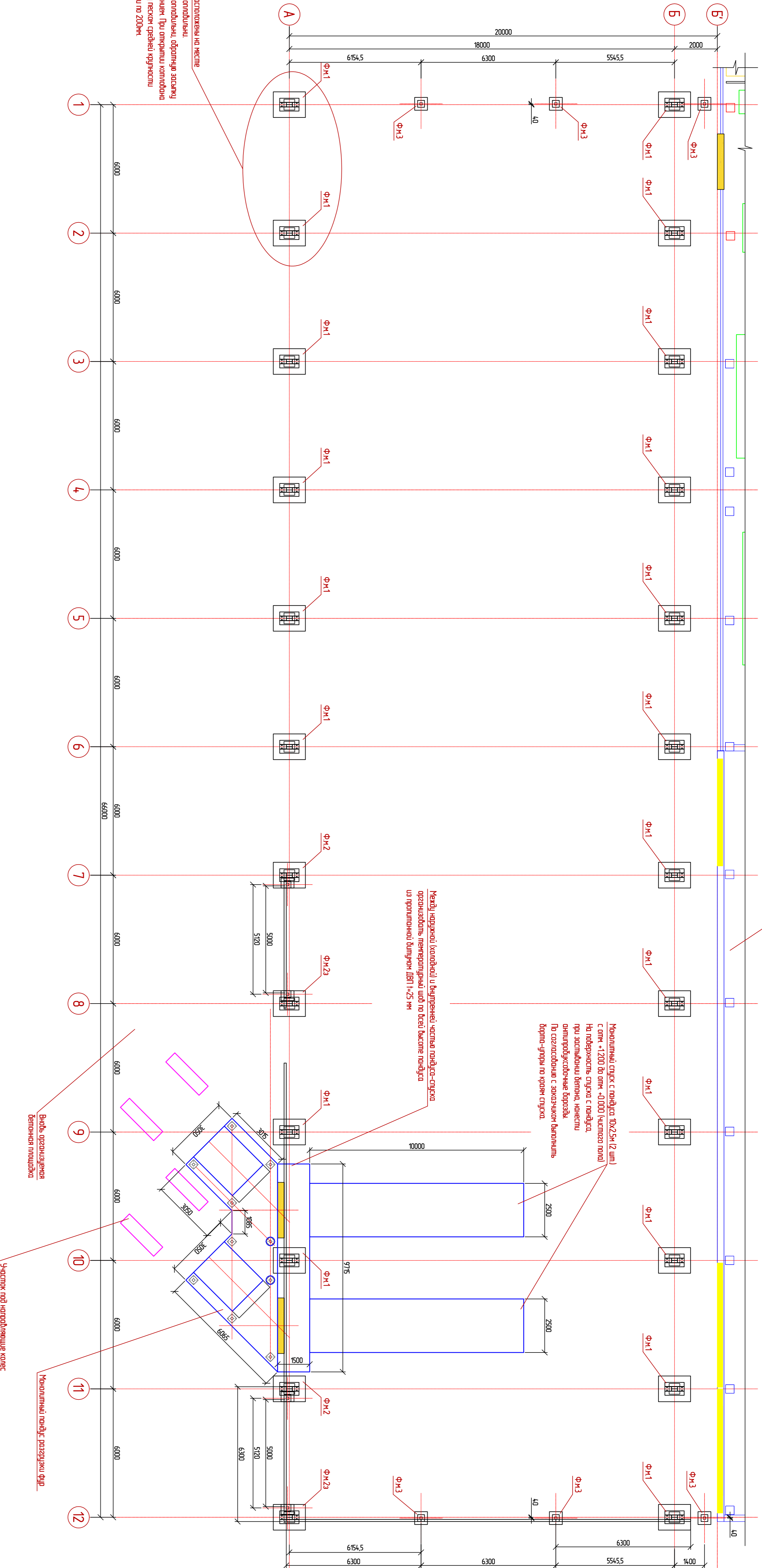
Инв. № подл.	Подп. и дата	Взам. инв. №

Экзэчнк 000 "Локс-Тенне Технологис"		2016	
П-01-16			
Изн.	Колчч	Лисп	И джк
Гип	Учечед	Подпись	Длпд
Продерил	Длпд	Общя скема реконструкци	М1500
Разработал	Иднечко	Проектпроджк	000 "Эстем 31Т"
			2 Крлснэчнкск



П-01-16		2016
Заказчик: ООО "Лекс-Технологии"		
Реконструкция производственного корпуса по адресу: Мурманская обл. Дудинский Р-н, с. Ревельво		
Имя	Коллч. Лист	№ Вых. Подпись
Иван	Успеный	Долго
Тип	Успеный	Долго
Подпись	Врач	
Подпись	Муренко	
Подпись	Муренко	
План венчипиренных конструкций 1:100		Проектировщик ООО "Эксперт ЭГП" 2. Корсаковенск

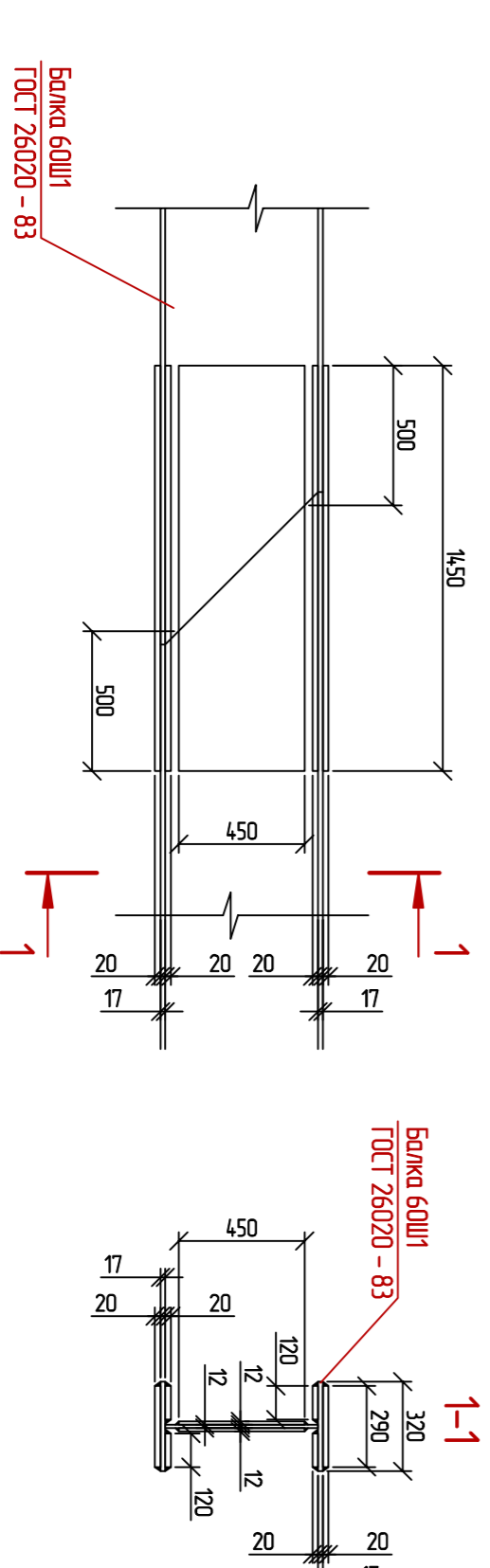
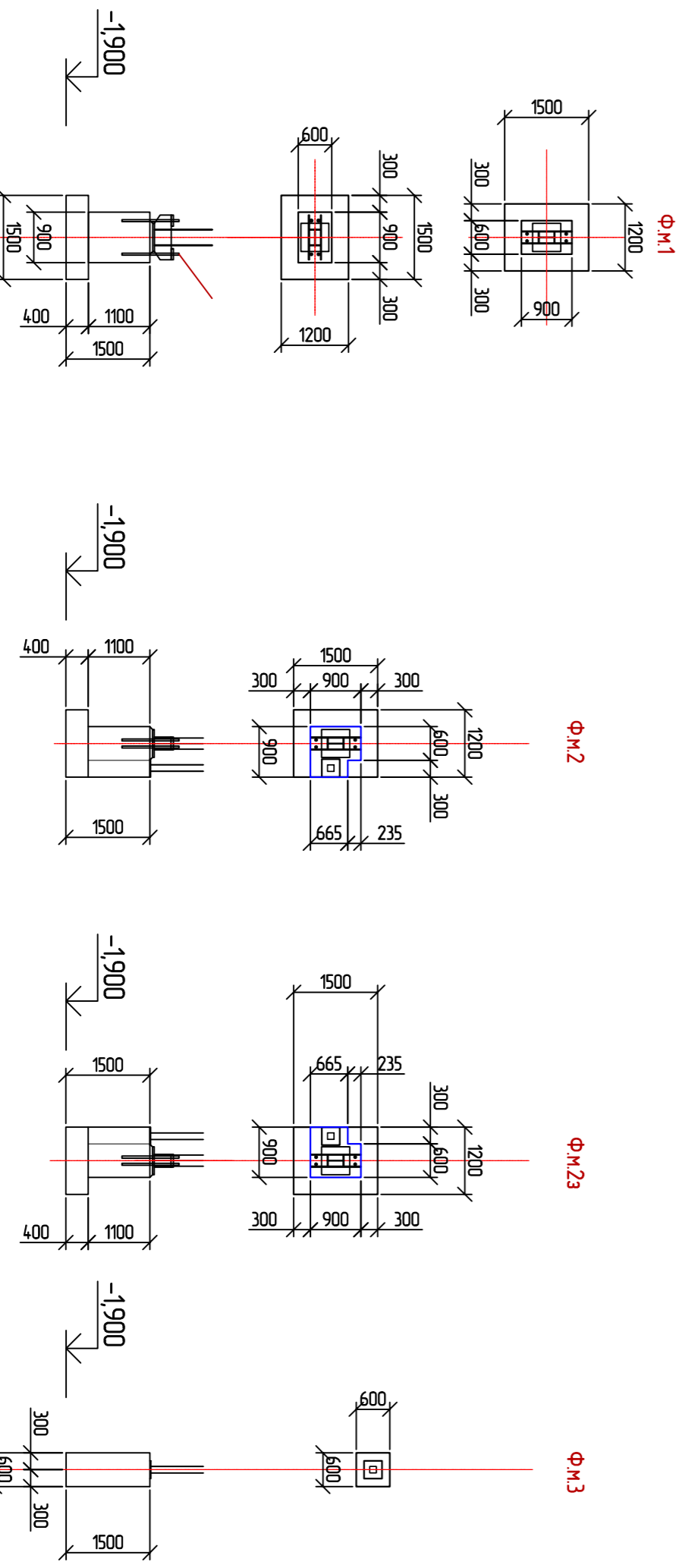
Ив.№, № подл.	Подп. и дата.	Взам. инв.№
---------------	---------------	-------------



Фундаменты М100

Спецификация материалов и устройства производственного корпуса

поз. обозн.	Обозначение	Наименование	кол-во	Масса ед. из.	Примечания
1		Болта болт по ГОСТ 26020 - 63 L=1000мм	20		шт (шт)
2		Колонна ЗОШТ по ГОСТ 26020 - 83 L=8100мм	12		шт (шт)
3		Колонна ЗОШТ по ГОСТ 26020 - 83 L=6200мм	12		шт (шт)
4		Фланец трубы односторонняя 120х4 ГОСТ 30245-2003	85		шт (шт)
5		Распорка труба односторонняя 100х4 ГОСТ 30245-2003	132		шт (шт)
6		Прозвонка 12 120х80х6 ГОСТ 8279-83	990		шт (шт)
7		Объем бетона V350 B25	385		м³ (м³)
8		Арматурная сеть фундамента и опоры с шагом Ø17 мм	14500		кг (кг)
9		Песок для песчаной подушки	300		м³ (м³)
10		Пленка для предотвращения протечки бетона	1500		м² (м²)
11		Стеклопакет «Сайбл»-панели	780		м² (м²)
12		Крепежные элементы	1400		шт (шт)
13		Овальное крестовое опорное кольцо Ø5х3 ГОСТ 8059 - 86	72		шт (шт)
14		Фундаментные болты БР-30	96		шт (шт)
15		Фундаментные болты БР-10	24		шт (шт)



Типовой узел стыковки основной несущей балки М125

Лист 1		Лист 6		Лист 6	
Заказчик ООО "Лекс-Генез Тетраполит"				Проектировщик ООО "Экспол-ЭГ" Курганская обл.	
План реконструкции производственного корпуса М100				2. Курганская обл.	
Имя	Кол-во	Дата	Подпись	Дата	Подпись
Иванов И.И.	6	01.12.2016	Иванов И.И.	01.12.2016	Иванов И.И.

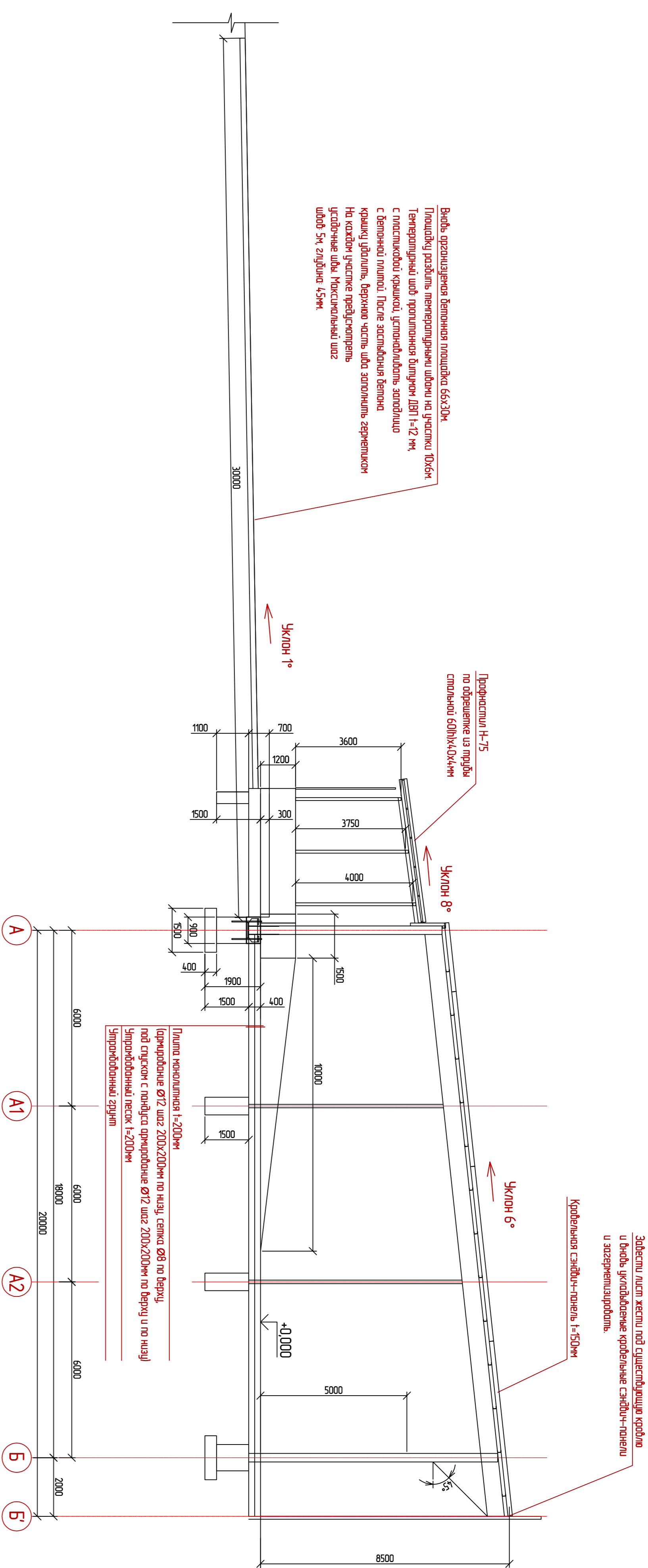
поз. обозн.	Обозначение	Наименование	Кол-во по ед. изм.	Примечания
1		Армирование Ø16 АIII	26000	(кг)
2		Объем бетона М50/В25	4,30	(м ³)
3		Песок для песчаной подушки	600	(м ³)
4		Щебень фракции 40-60мм	4,20	(м ³)
5		Щебень "кириет" фракции 5-20мм	120	(м ³)
6		Гемпекстиль	2500	(м ²)
7		Пленка для предотвращения промерзания бетона	2500	(м ²)

Спецификация материалов бетонной мощадки-дорожки

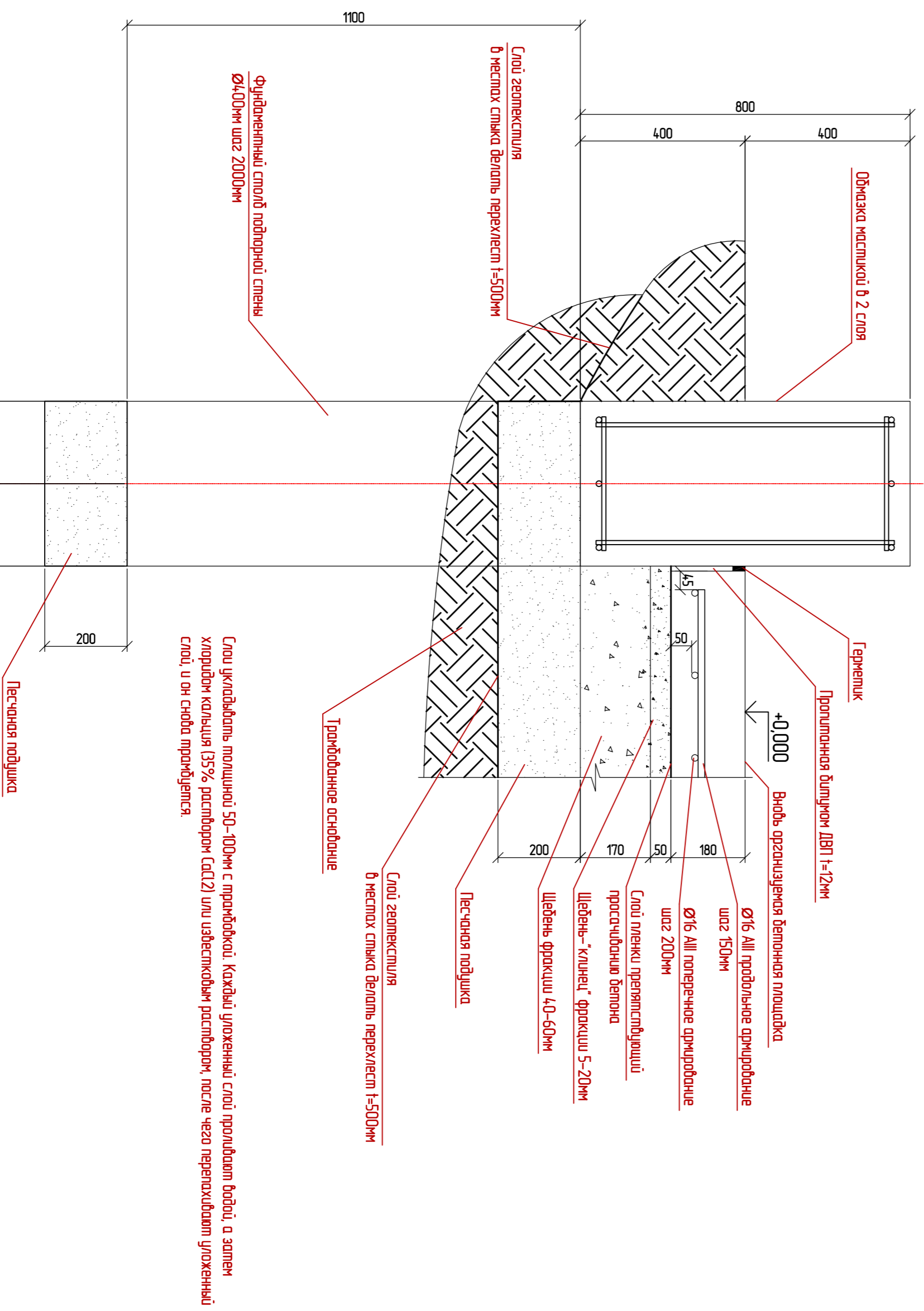
Виды организованного бетонного мощадки 66x30см
 Мощадку разделять мембранными швами на участки Ю-Юк
 Температурный шов пропущенный длиной 1-12 м
 с опалочной рейкой, уложенной в шов
 с верхней частью шва заполнить зернистым
 бетоном и залить бетоном
 На каждом участке предусмотреть
 укрепление шва металлической шпатель
 шириной 5х, глубиной 45мм

Профнастил Н-75
 по длине из профиля
 стальной 601х104х1мм

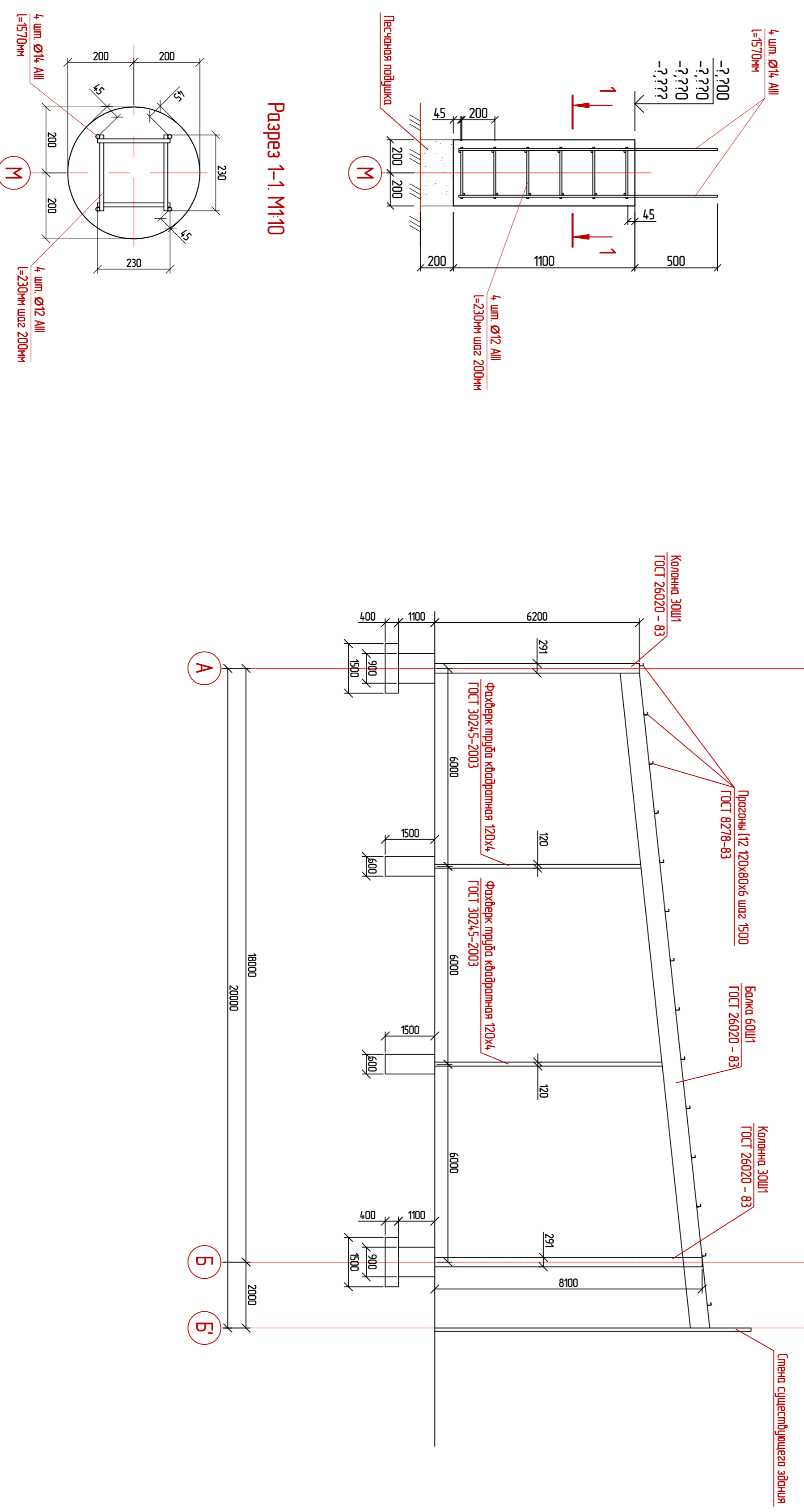
Эксперт лист жести под существующие кровлю
 и виды гидроизоляционные кровельные шпатель-пленки
 и загерметизировать
 кровельные шпатель-пленки 1-150мм



Разрез бетонной мощадки-дорожки с подпорной стеной М110



Армирование фундаментных стеной подпорной стены М120



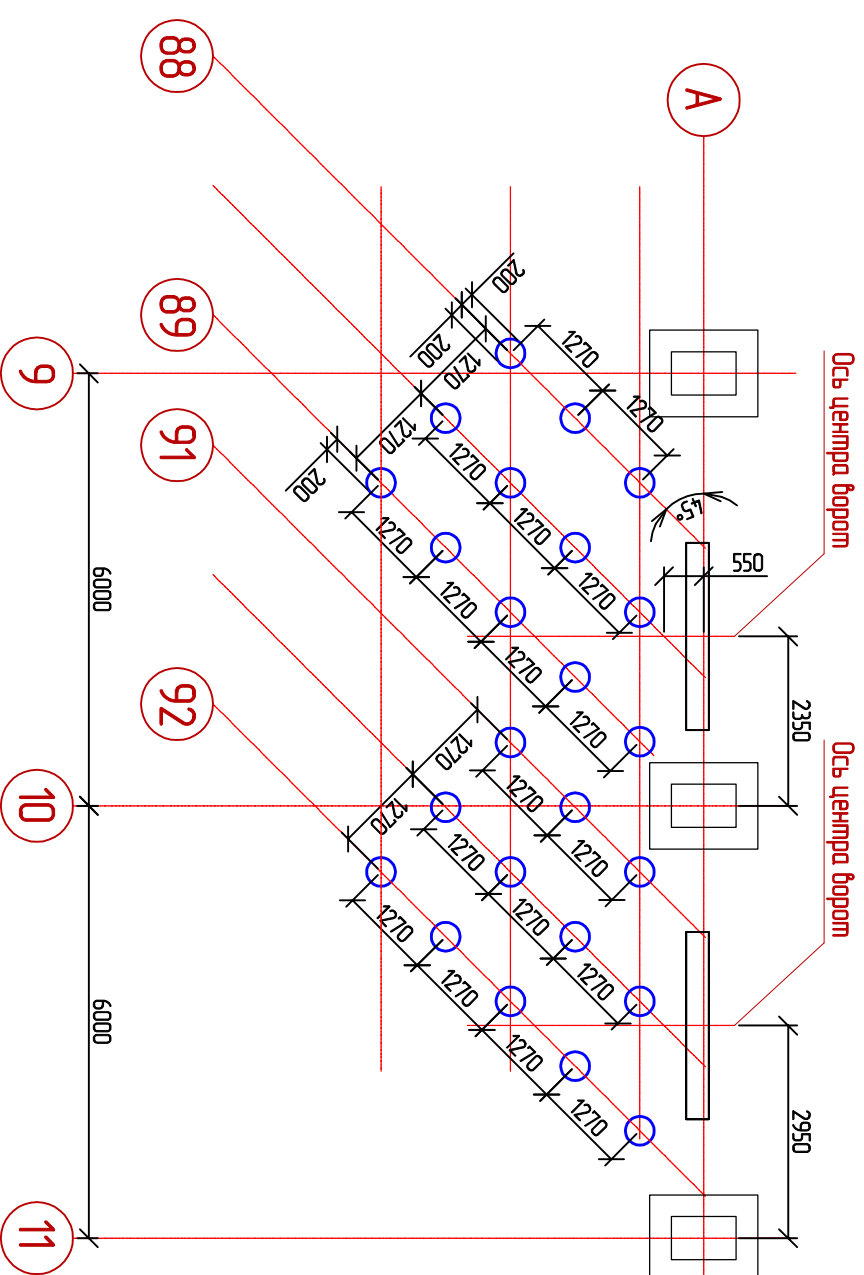
Инд. № подл.	Подп. и дата	Взам. инв. №
--------------	--------------	--------------

Заказчик ООО "Лекс-Генез Тенгозгул"		П-01-16		2016	
Имя	Колчи / Лем Н.Вик	Подпись	Лема	Лист	Листов
Тип	Услов			7	
Подпись	Виктор			Проектировщик	
Подпись	Муренко			ООО "Земель ЗИ"	
				2 Корсаковск.	

Спецификация основных материалов

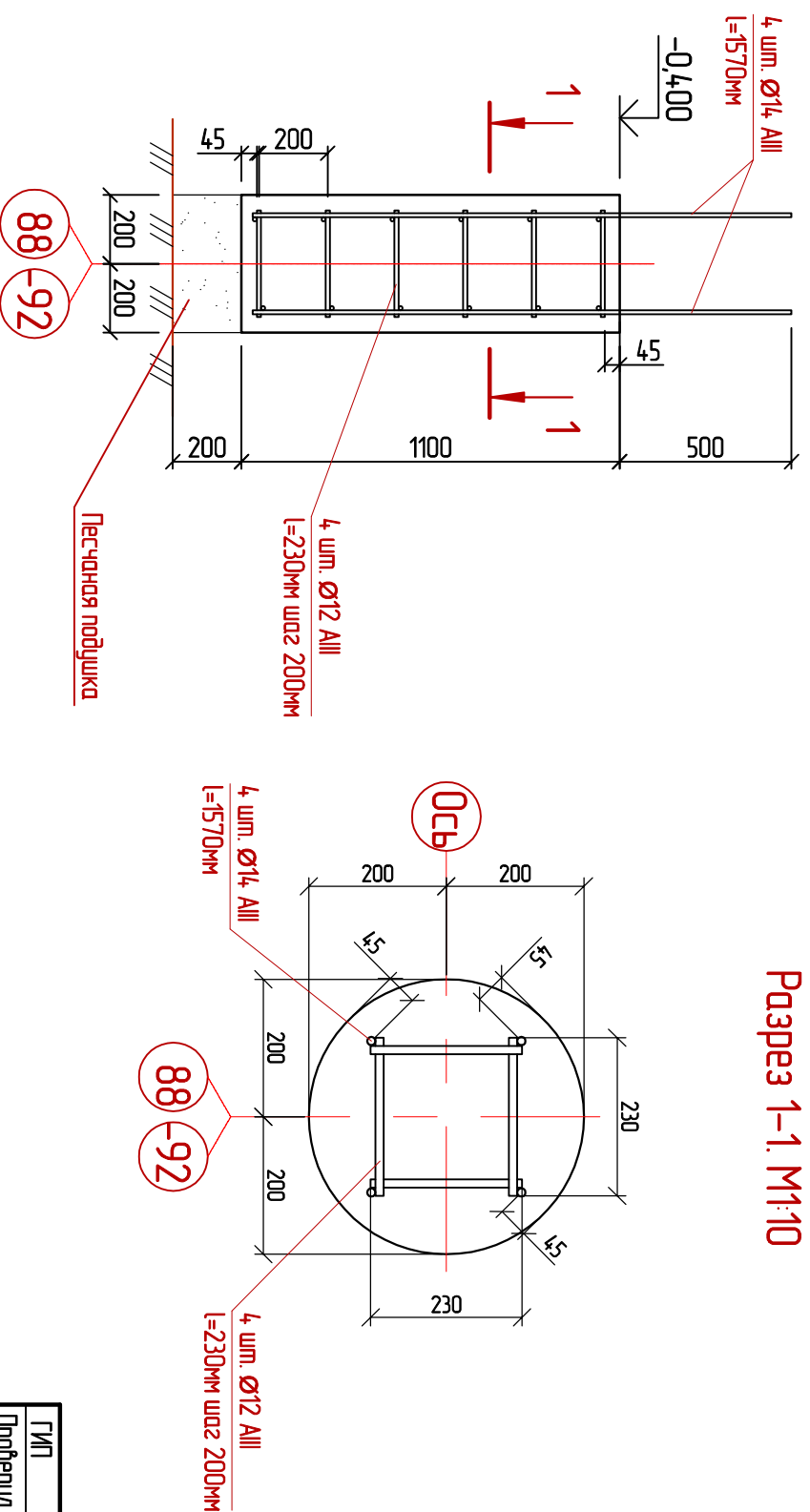
поз. обозн.	Обозначение	Наименование	Кол-во	Масса	Примечания
			во.	ед. к2	
1		Фундаментные столбы Ø400мм	24		(шт.)
2		Объем бетона М350 В25 на фундаментные столбы	3,5		(м ^{куб})
3		Армирование фунда. столбов Ø14, АIII l=1570мм	96		(шт.)
4		Армирование фунда. столбов Ø12 АIII l=230мм	576		(шт.)

План расположения фундаментных столбов Ø400мм на отм.-0,400, за отм. 0,000 уровнем чистого пола в хранилище. М1:100



Армирование фундаментных столбов. М1:20

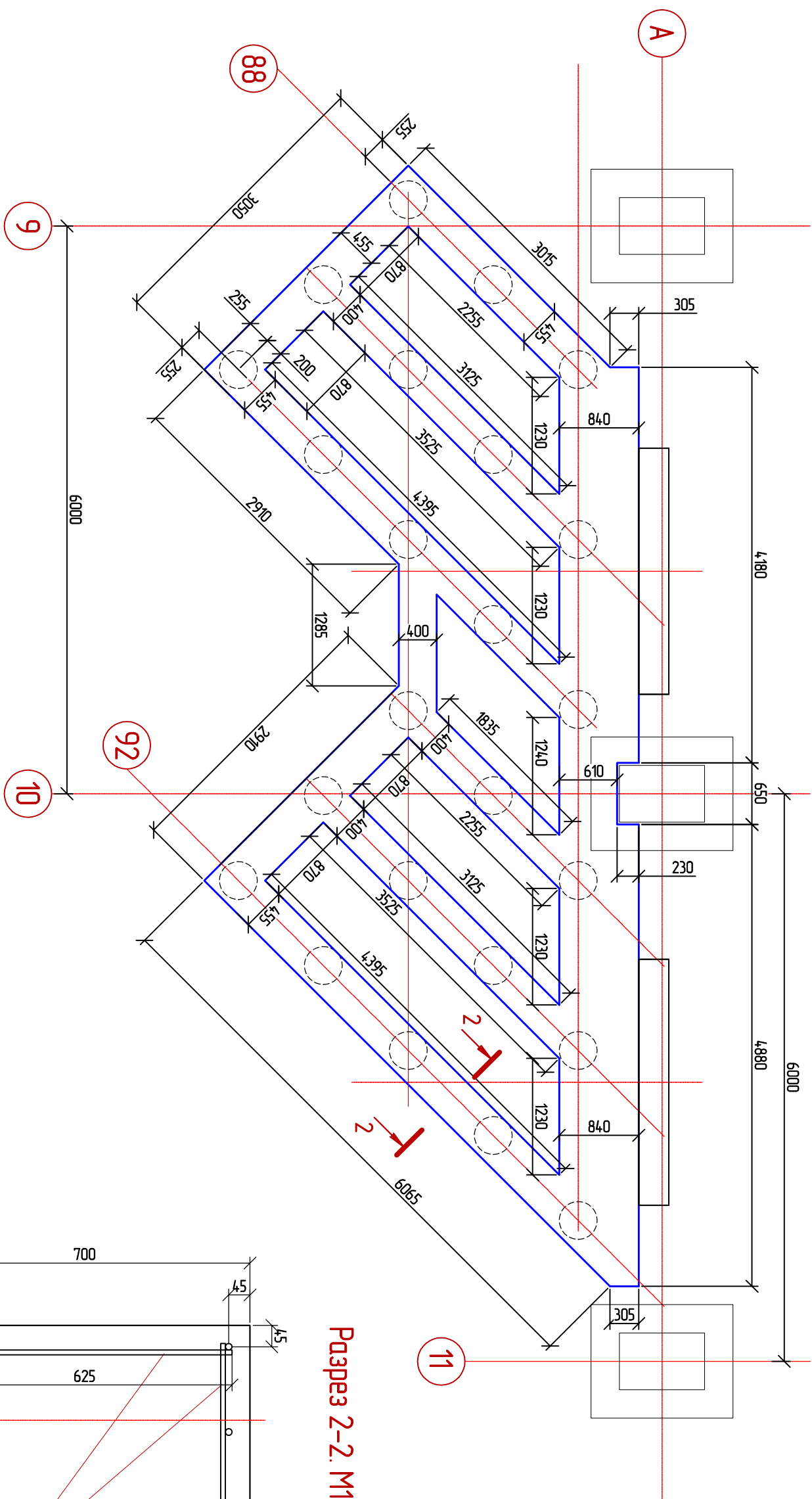
Разрез 1-1. М1:10



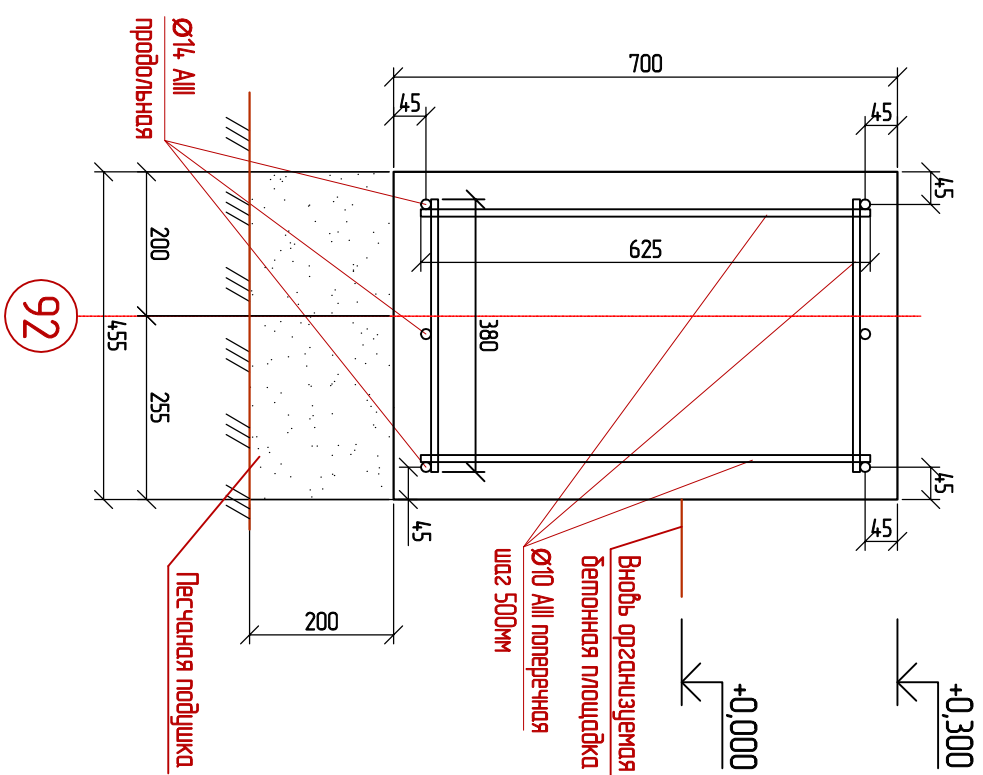
Инв. № подл.	Подп. и дата	Взам. инв. №

Лист 8	ГИП	Усачев	Фундаментные столбы монолитного пандуса	Проектпробудчик ООО "Эспейт 3Д" г. Красноярск
	Пробердил	Юнатов		
	Разработал	Иванченко		

План ленточного фундамента отм.+0,300. М150



Разрез 2-2. М110



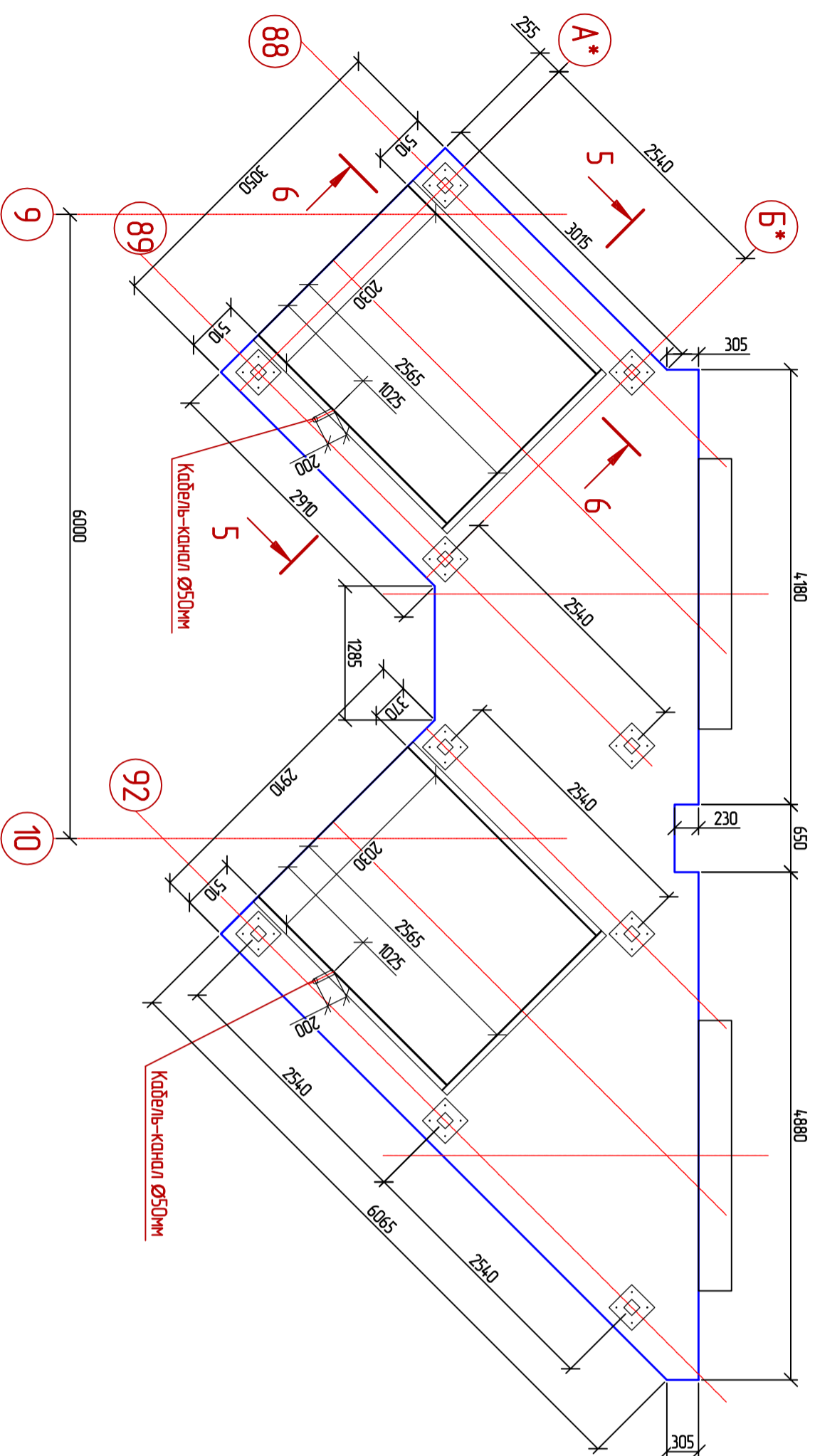
Спецификация основных материалов

поз. обозн.	Обозначение	Наименование	Кол-во	Масса	Примечания
			во.	ед. к2	
1		Объем бетона М350 В25 на ленточный фундамент	14		(м ^{куб})
2		Продольное армирование Ø14, АIII	370		(м)
3		Поперечное армирование Ø10 АIII	350		(м)

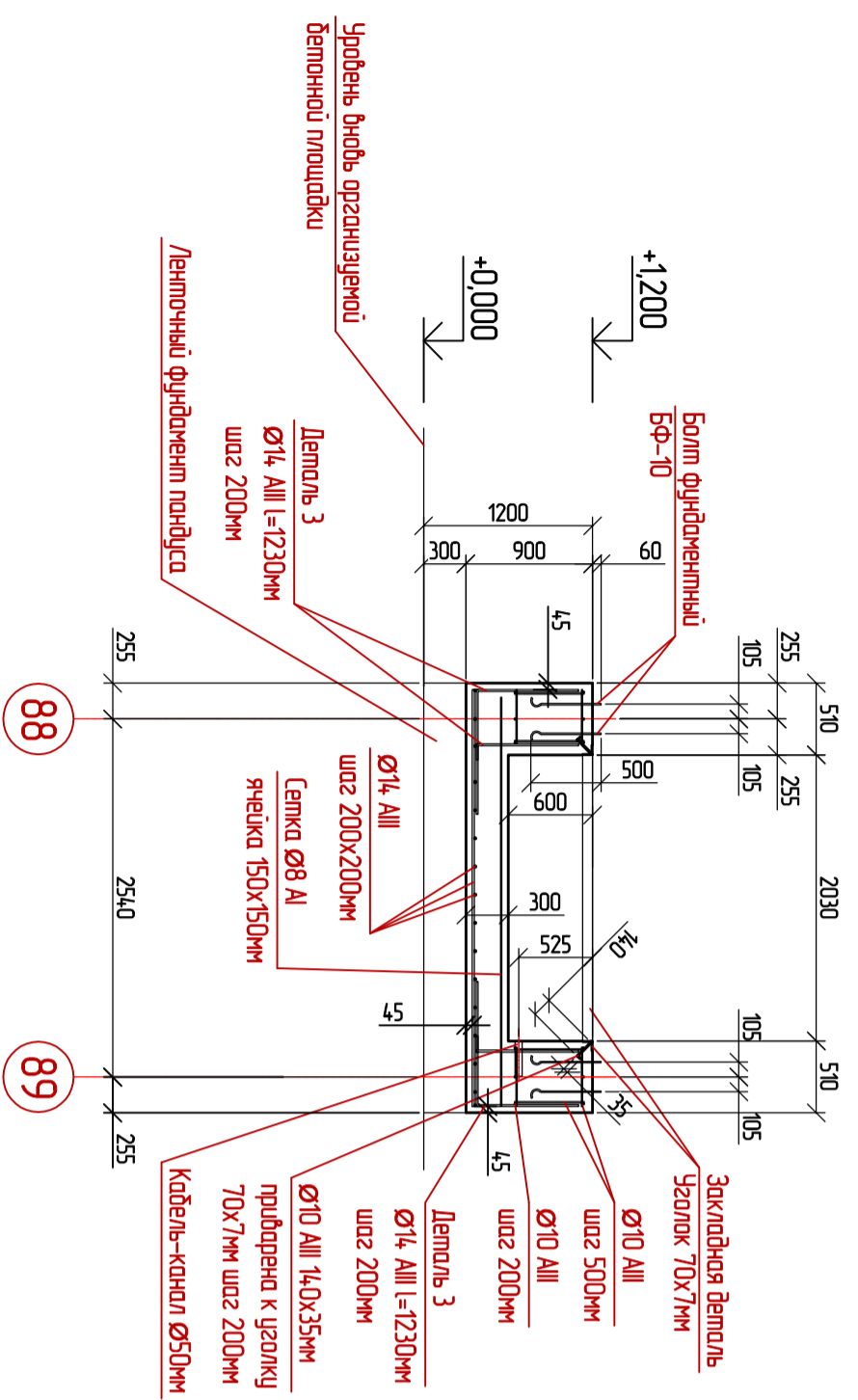
Инв. № подл.	Подп. и дата	Взам. инв. №
--------------	--------------	--------------

Лист 9	ГИП	Усачев	План ленточного фундамента монолит. пандуса	Проектпродвицк 000
	Проберил	Юнатов		"Эстим 3Д"
	Разработал	Иванченко		г. Красноярск

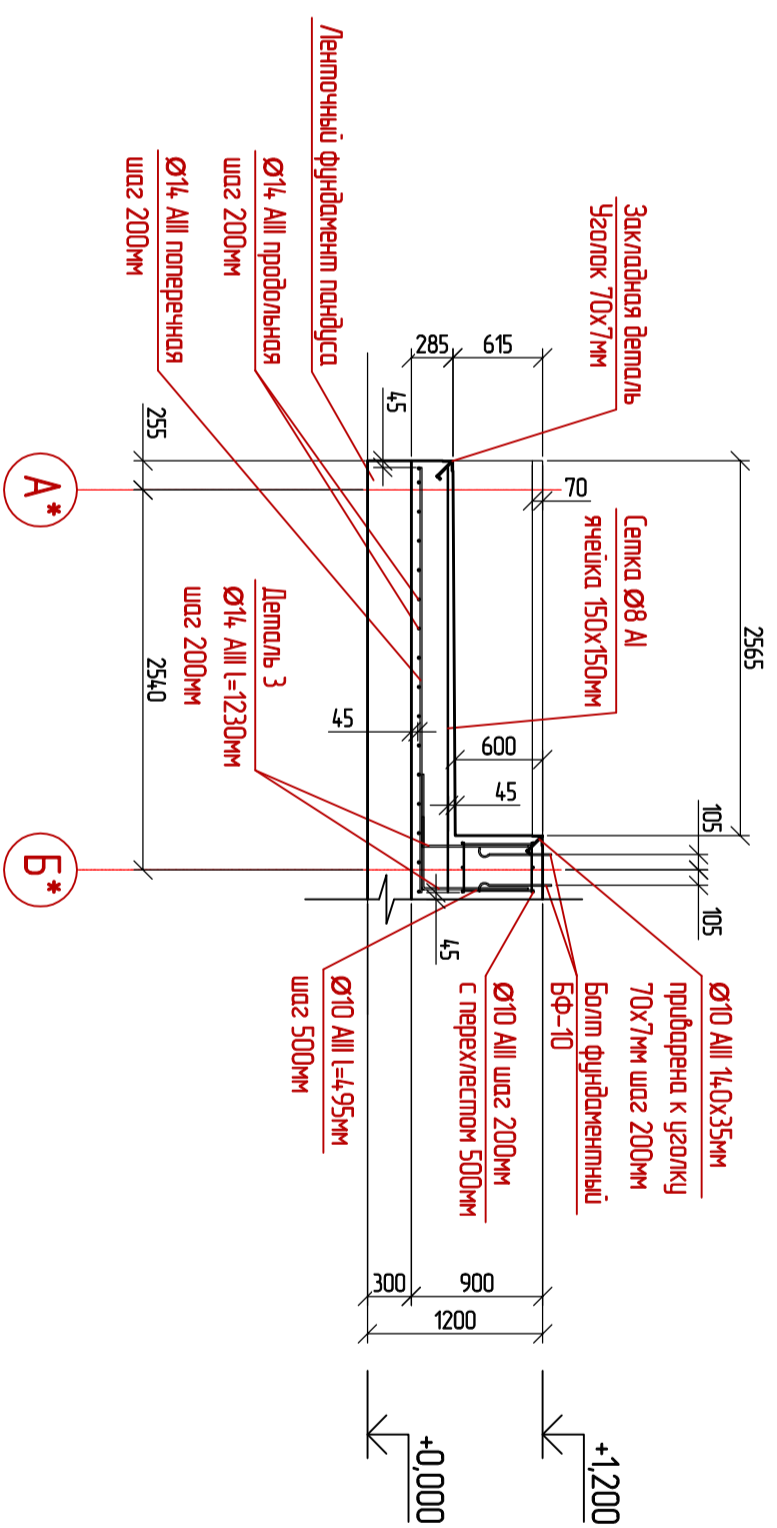
Монолитный пандус: М150



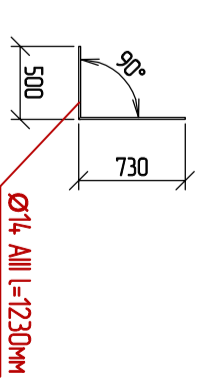
Разрез 5-5. М150



Разрез 6-6. М150



Демель 3. М150



Спецификация материалов пандуса

поз. обозн.	Обозначение	Наименование	Кол-во	Масса	Примечания
			шт.	кг	
1		Объем бетона М350 825 на монолитный пандус	24		(м ³)
2		Арматурные пандусы Ø14 А11	410		(кг)
3		Демель 3 из арматуры Ø14 А11 l=1230мм	220		(шт.)
4		Арматурные пандусы сетка Ø8 А1 ячейка 150х150мм	40		(м ²)
5		Арматурные пандусы Ø10 А11	420		(кг)
6		Болт фундаментный БФ-10	40		(шт.)
7		Узелок равнополочный 70х7мм	19		(кг)
8		Фундаментные болты БФ-10	40		(шт.)

Инд. № подл.	Подп. и дата	Взам. инд. №

П-01-16		2016	
Заказчик ООО "Лекс-Технологии"			
Изм.	Кол-во листов в документе	Подпись	Дата
ГМП	Удочер		
Рекомендуется производство по адресу Московской обл. Дмитровский р-н, с. Раздолье.			
Подвернул	Оформил	Проектировщик	
Разработал	Иванченко	ООО "Эстим 31Т"	
		2 Курская область	

Опорные стойки навеса М150

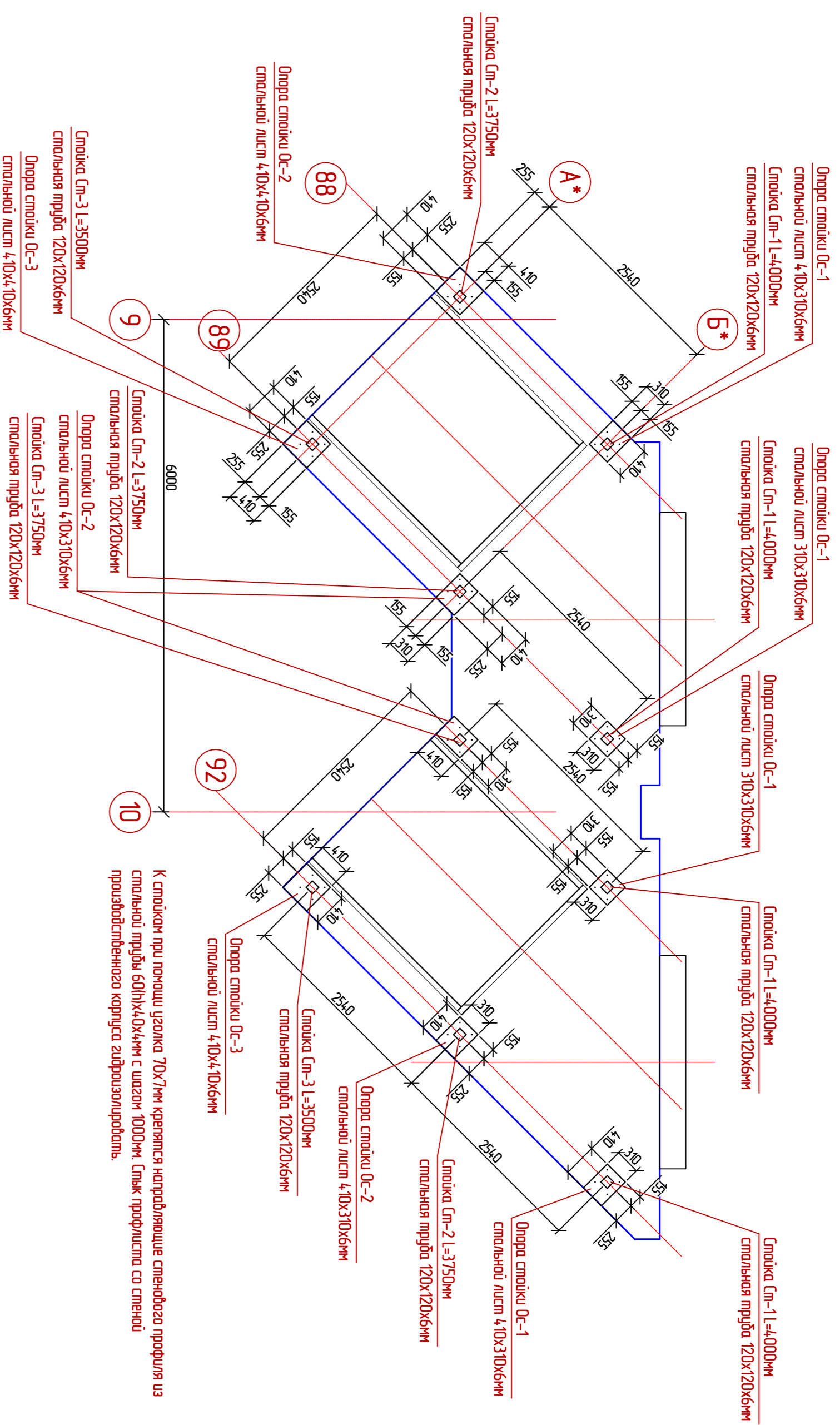
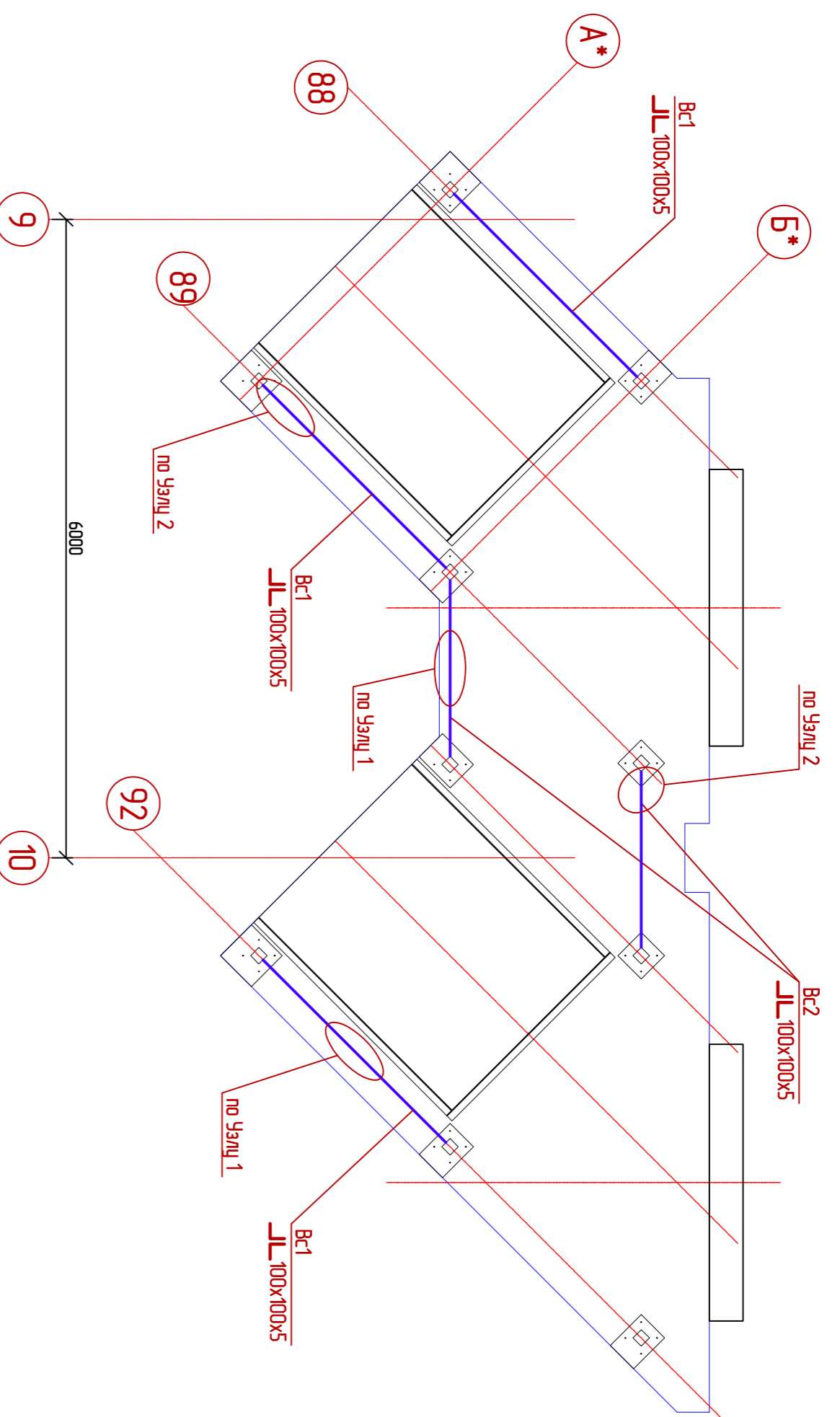
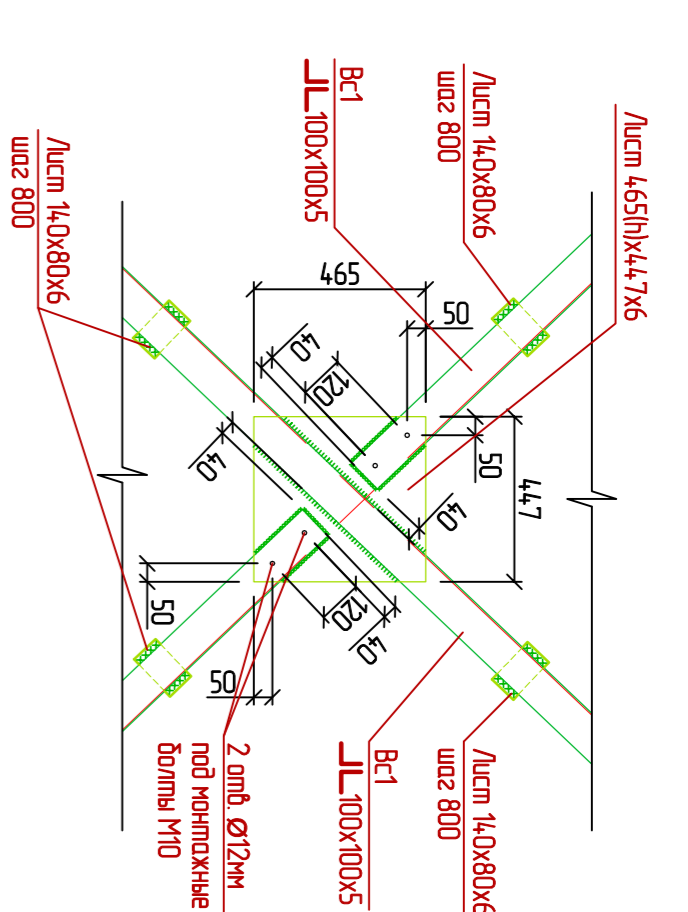


Схема расположения вертикальных связей М150



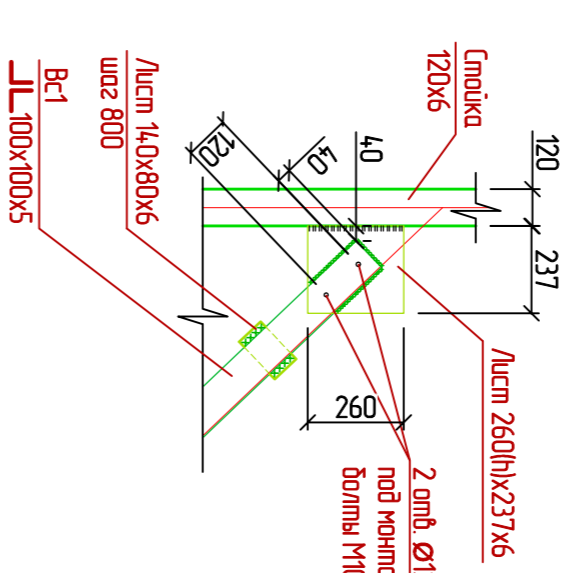
Узел 1 М120

(соединение вертикальных связей)

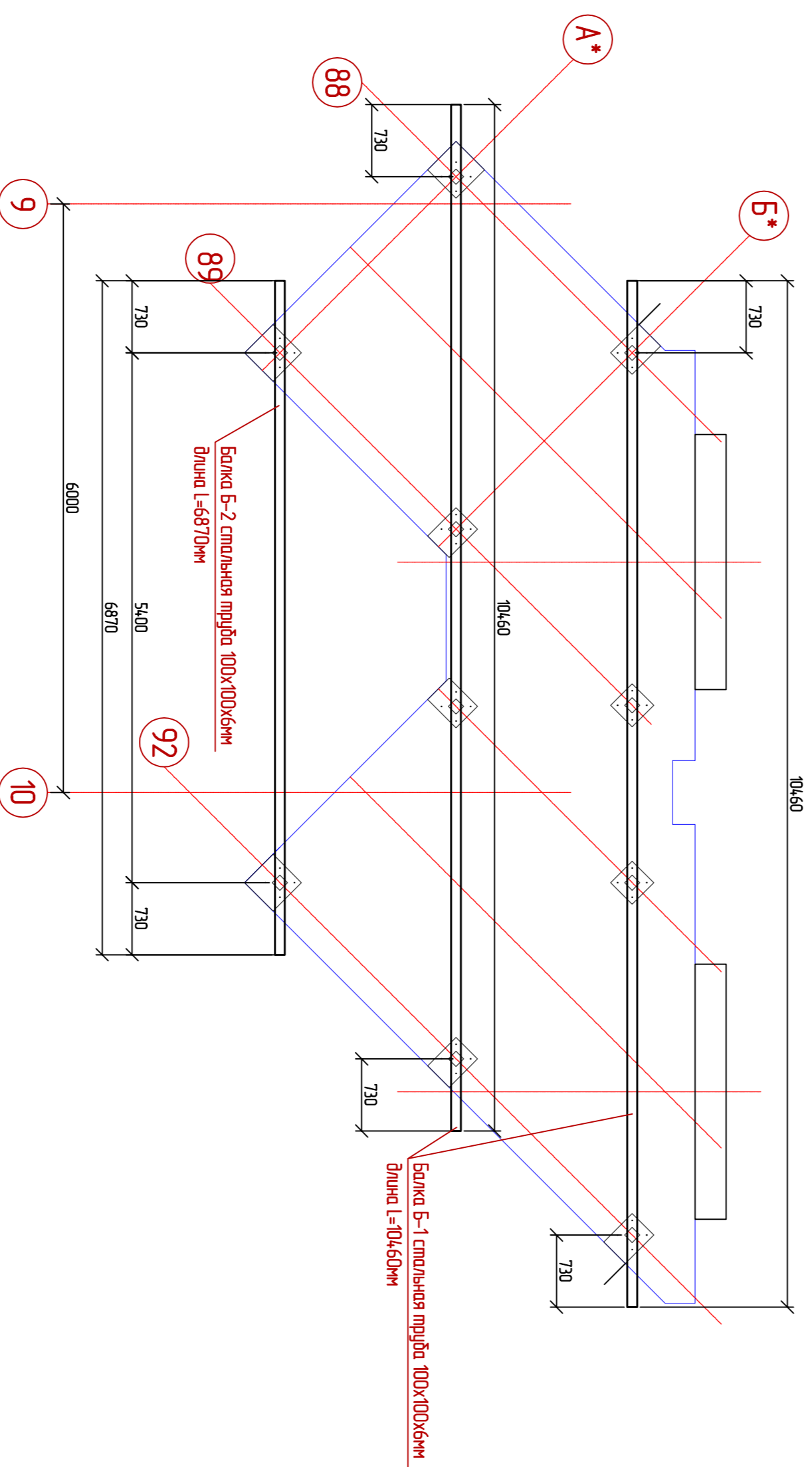


Узел 2 М120

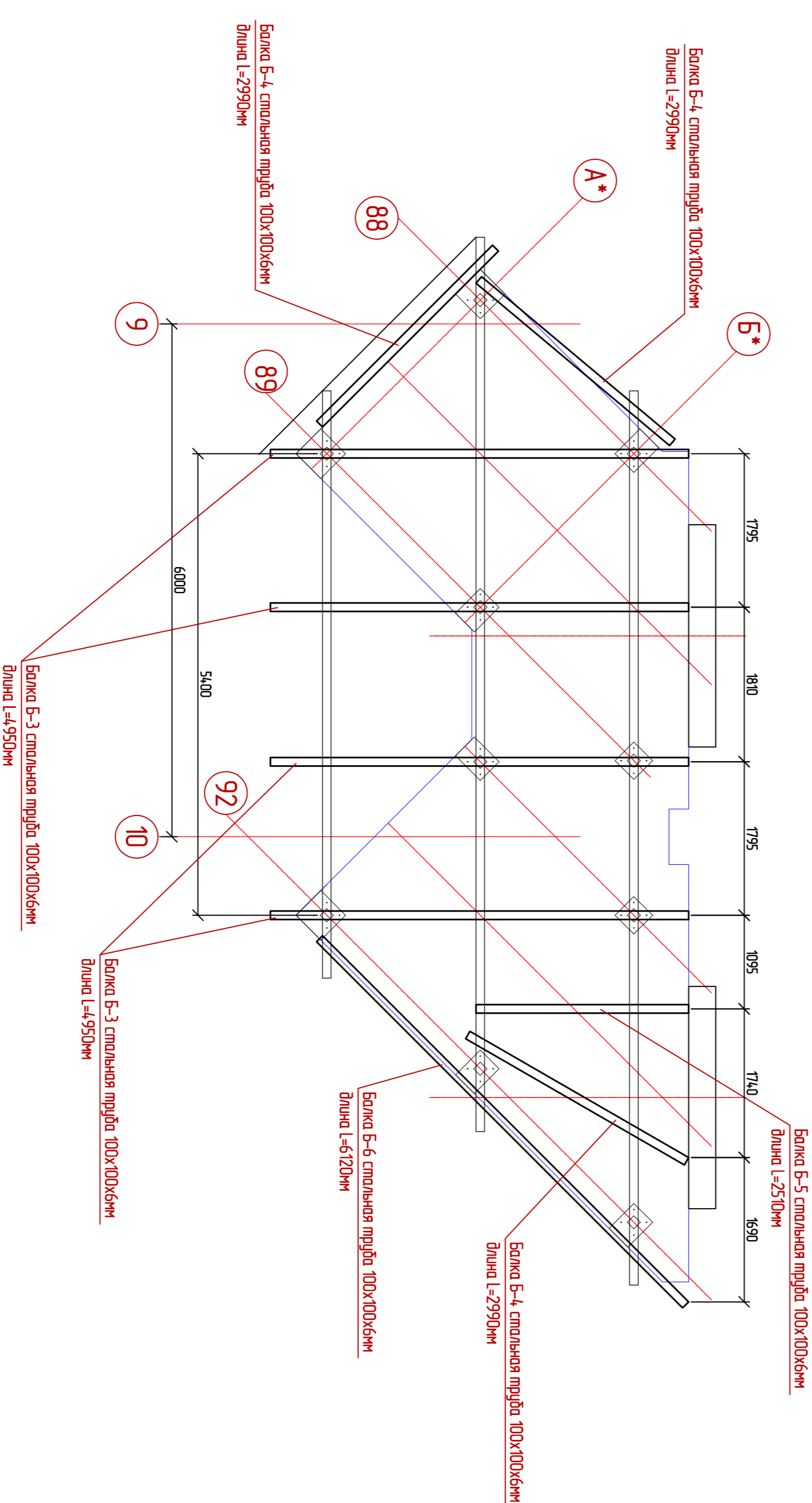
(крепление вертикальных связей к стойкам)



Опорные балки навеса М150



Поперечные балки навеса М150



На поперечные балки укладываются обрешетка из стальной профильной трубы 60Hx40x4мм с шагом 1000мм для крепления кровли из профнастила Н-75. Сквозь кровлю не менее 8°.
Служ профнастил со стеной, производственного корпуса заводоуправления.

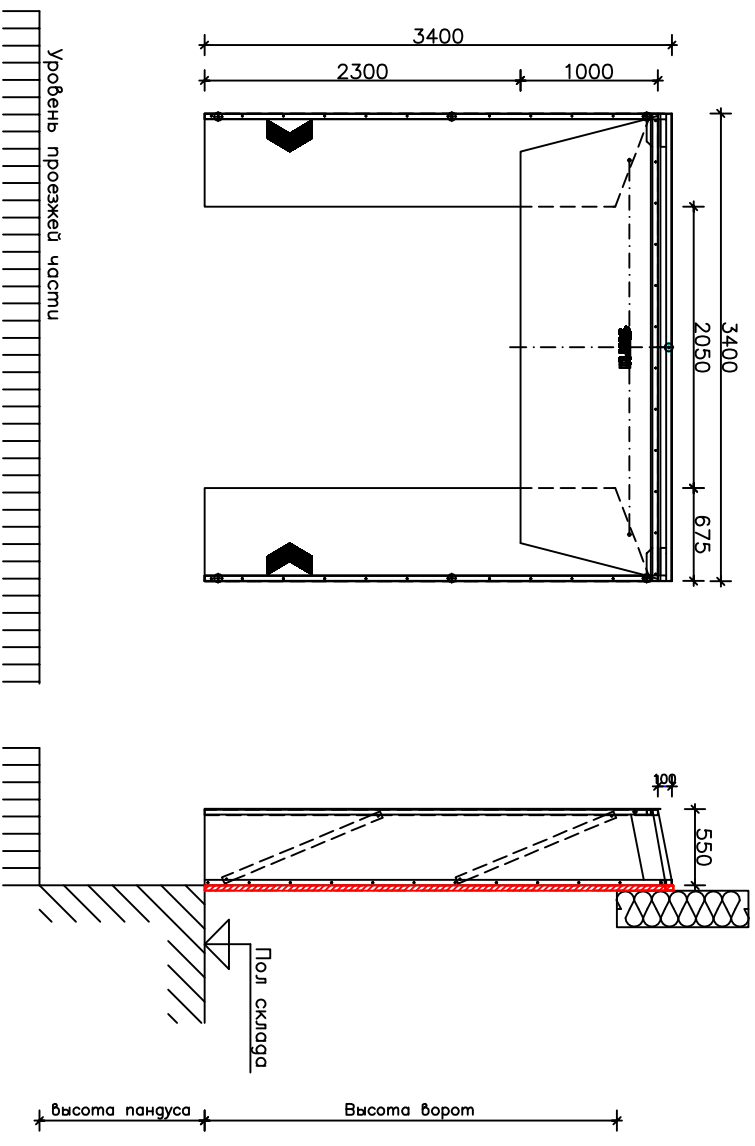
Спецификация материалов навеса пандуса

поз. обозн.	Обозначение	Наименование	кол. шт.	Масса шт.	Примечания
1		Стойка Оп-1 профиль 120x6 L=4000мм	4		(шт)
2		Стойка Оп-2 профиль 120x6 L=3750мм	4		(шт)
3		Стойка Оп-3 профиль 120x6 L=3500мм	2		(шт)
4		Балка навеса Б-1 профиль 100x6 L=10x60мм	2		(шт)
5		Балка навеса Б-2 профиль 100x6 L=6870мм	1		(шт)
6		Балка навеса Б-3 профиль 100x6 L=4950мм	4		(шт)
7		Балка навеса Б-4 профиль 100x6 L=2990мм	3		(шт)
8		Балка навеса Б-5 профиль 100x6 L=2510мм	1		(шт)
9		Балка навеса Б-6 профиль 100x6 L=6120мм	1		(шт)
10		Двадцать четыре опорный стержень 100x5 ГОСТ 8899 - 86	70		(шт)
11		Невыполнена сборка			
12		Невыполнена сборка			
13		Невыполнена сборка			
14		Профиль кровельный Н-75 1250x800x75мм	50		(квд)
15		Профиль стеновой	75		(квд)

Указания по установке и монтажу конструкции

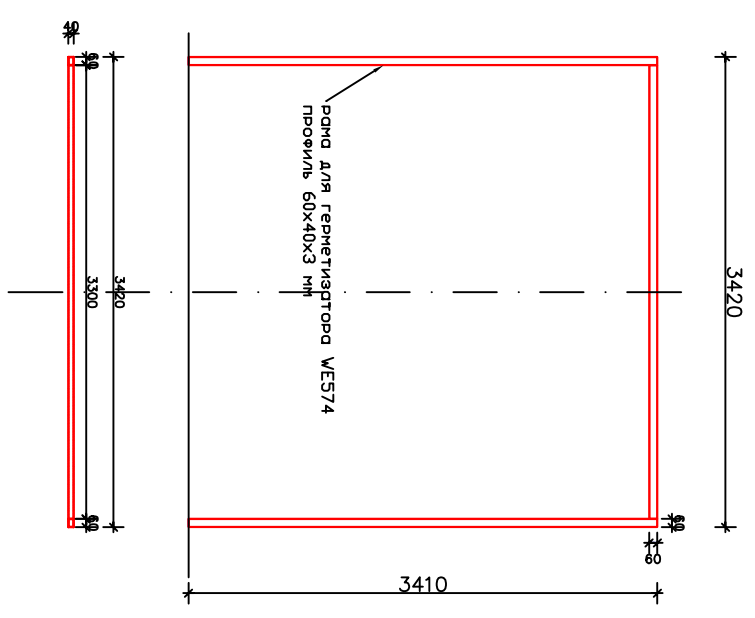
1. Назначение и монтаж металлоконструкций производятся в соответствии с требованиями СНиП II-23-81* "Стальные конструкции. Нормы проектирования".
2. Опоры и балки производятся электросваркой типа ЭЦ-21 ГОСТ 9467-75* Минимальную толщину швов приваривать по шву 38 СНиП II-23-81*.
3. Работы и без эскизов металлоконструкций должны выполняться, согласно чертежам их проектирования, в месте изготовления, наличия их подвешены - монтажные образцы.
4. Проверка качества изготовления конструкций под опоры - третий пункт ГОСТ 5402-2004. Все металлоконструкции должны выполняться в соответствии с требованиями СНиП II-23-81*.
5. Проверка качества изготовления конструкций под балки - третий пункт ГОСТ 5402-2004. Все металлоконструкции должны выполняться в соответствии с требованиями СНиП II-23-81*.

№ п/п	Имя	Кол. шт.	Лист	№ вкл.	Подпись	Дата
1	Участков					
2	Участков					
3	Участков					
4	Участков					
5	Участков					



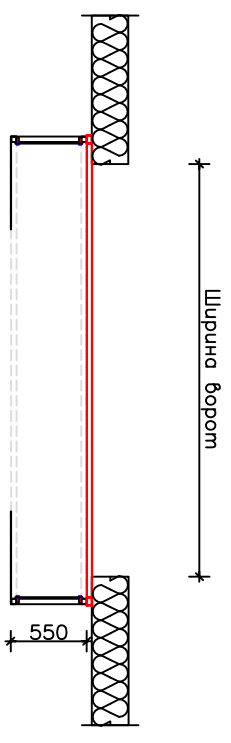
ФРОНТАЛЬНЫЙ ВИД

ВИД СБОКУ



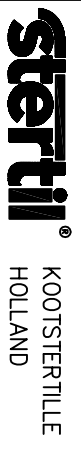
РАМА ДЛЯ ДОКШЕЛТЕРА

Установить раму с фасада здания вплотную к стене (при отсутствии цоколя)
 Установить раму с фасада на край цоколя, в расстояние между рамой и стеной зашпаклевать профлистом или санбичем

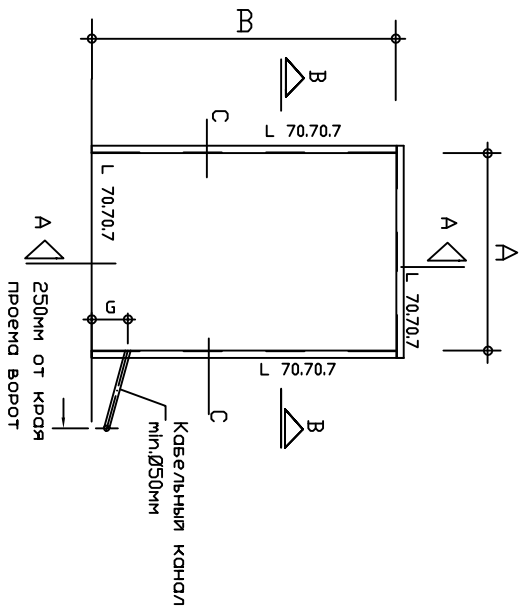


ПОПЕРЕЧНЫЙ РАЗРЕЗ

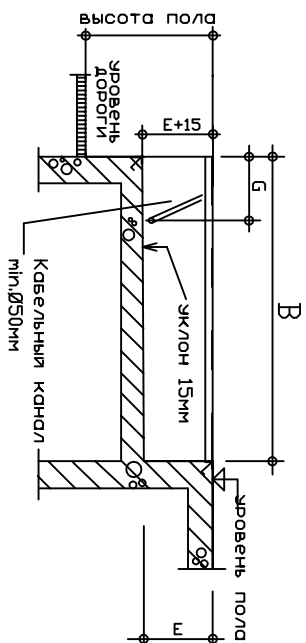
TITLE		SCALE	
MODEL		1:20	
WE 574		DWG BY	
ASSEMBLIES		CHKD BY	
PROJECTION		DATE	
ORDER NO.		20-11-01	
DWG NO.		VSE201101	
KOOSTERTILLE HOLLAND		REV.	
		0	



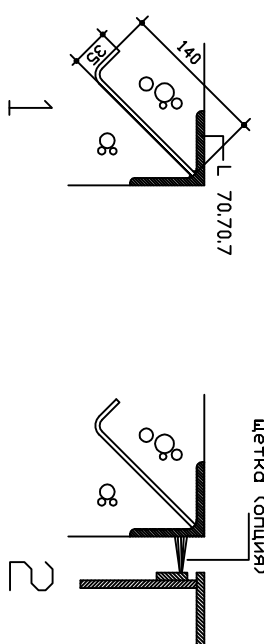
ПЛАН



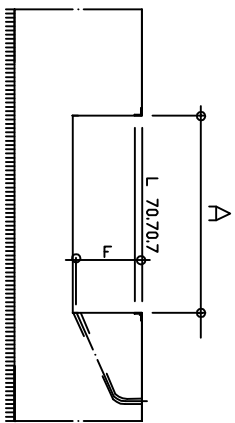
РАЗРЕЗ А-А



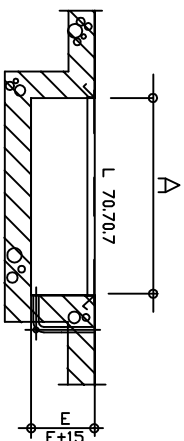
ДЕТАЛЬ ПРИЯМКА С



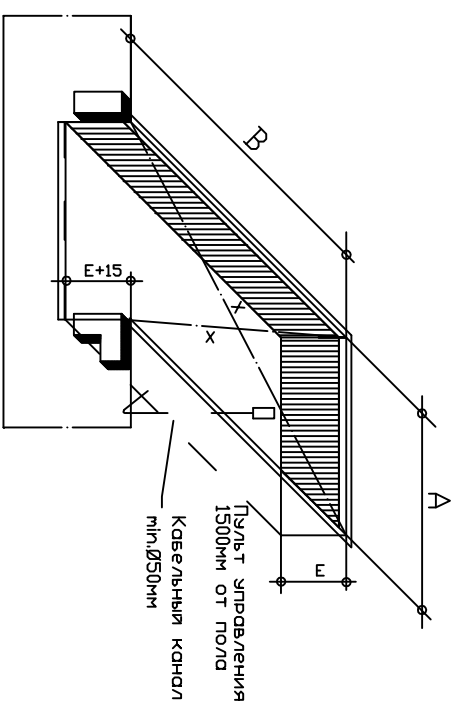
ВИД СЕРЕДИН



РАЗРЕЗ В-В



ИЗОМЕТРИЧЕСКИЙ ВИД



X=мох. отклонение
от диагонали 5мм

ДЛИНА	B	E	F	G	ШИРИНА	A
25.	2565	600	525	1025	.20	2030

DIMENSIONS IN mm
FINISH TREATMENT

ROUGHNESS IN R IN um

THE DESIGN AND DRAWING ARE THE COPYRIGHT OF STERIL BY AND MAY NOT BE COPIED OR REPRODUCED WITHOUT PRIOR PERMISSION IN WRITING TO THIRD PARTIES

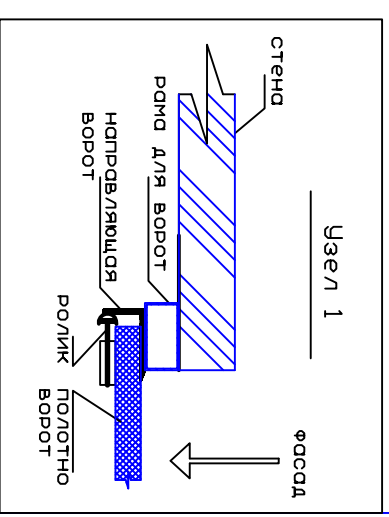
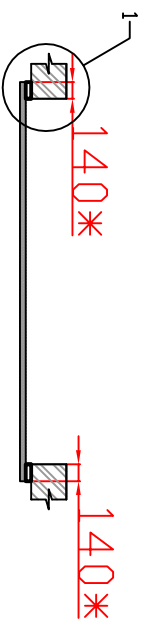
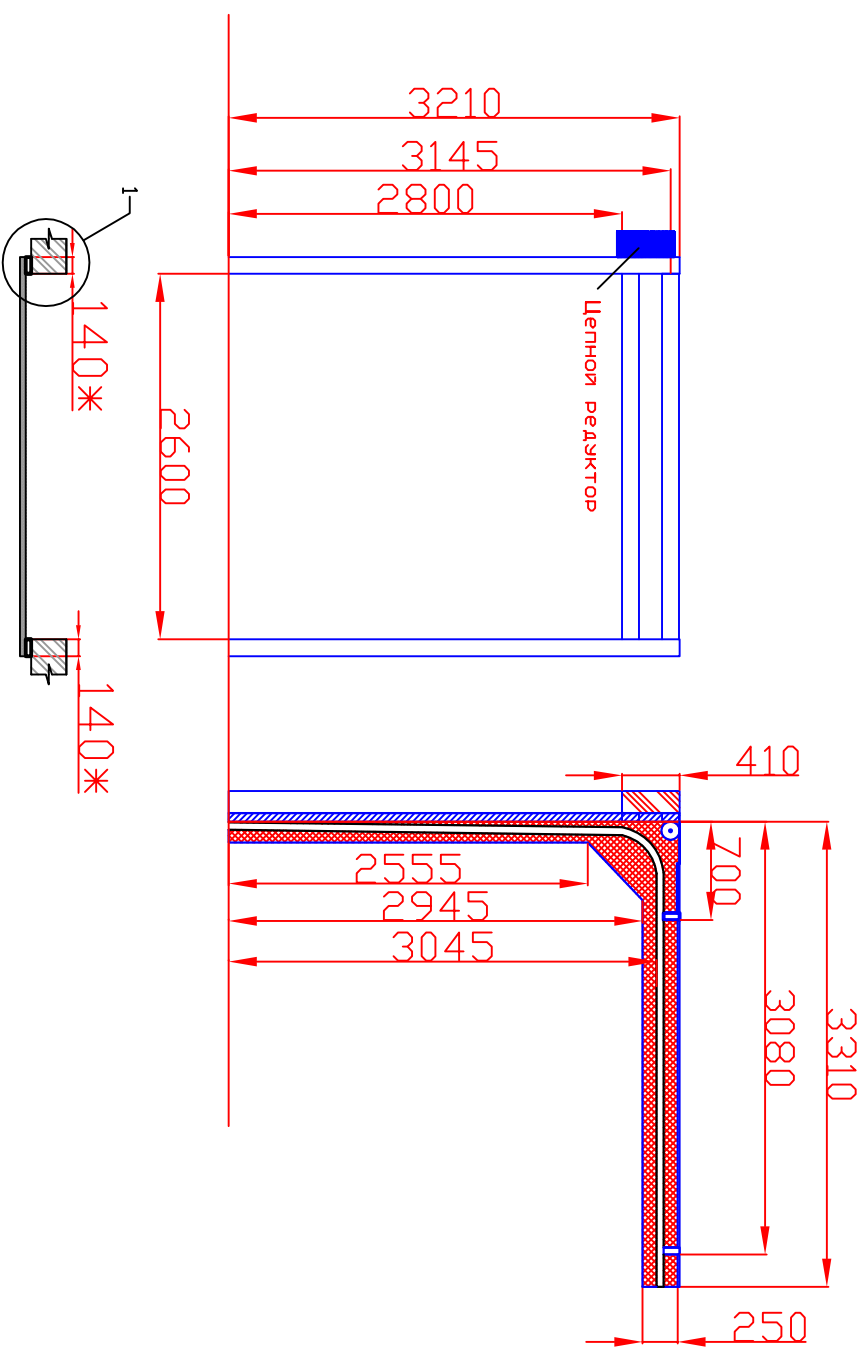
TITLE		Закрытый приямок для доклевлеров		SCALE		1:1	
MODELS		серии XP, SP, PP		DWG BY		АНК	
ASSEMBLES		SP/XP/PP		DATE		04-06-07	
PROJECTION		ASSEMBLY		CHECK BY			
DIN SIZE		A3		ORDER NO.		06100825	
REV.							



SYM.	DESCRIPTION	ECD	DATE	BY

steril KOOSTERTILLE HOLLAND

Рама для секционных ворот 2600x2800мм. Подъем стандартный



1. Для монтажа рамы использовать трубу 120x60x3 (сварные швы зачистить)
2. На расстоянии 700 мм и 3080 мм от проема вглубь необходимо предусмотреть крепление для горизонтальной части направляющих ворот

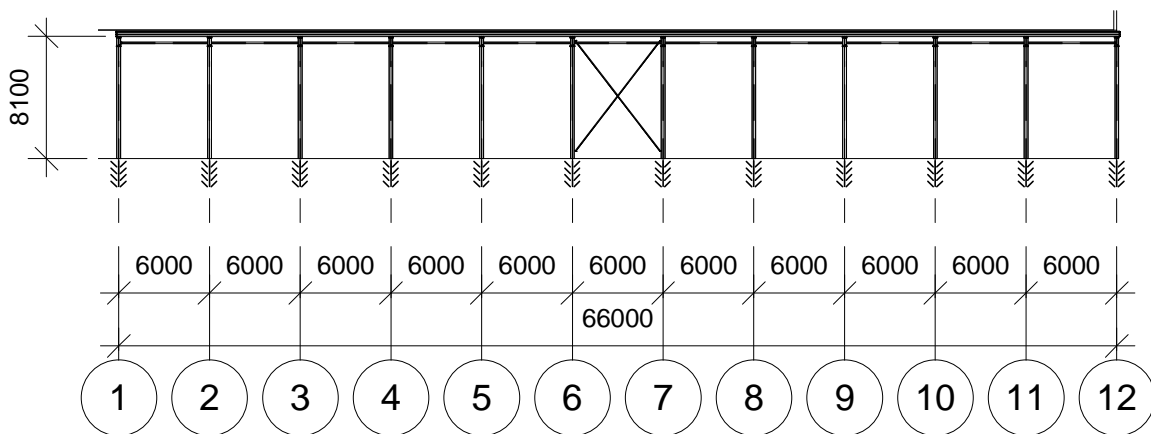
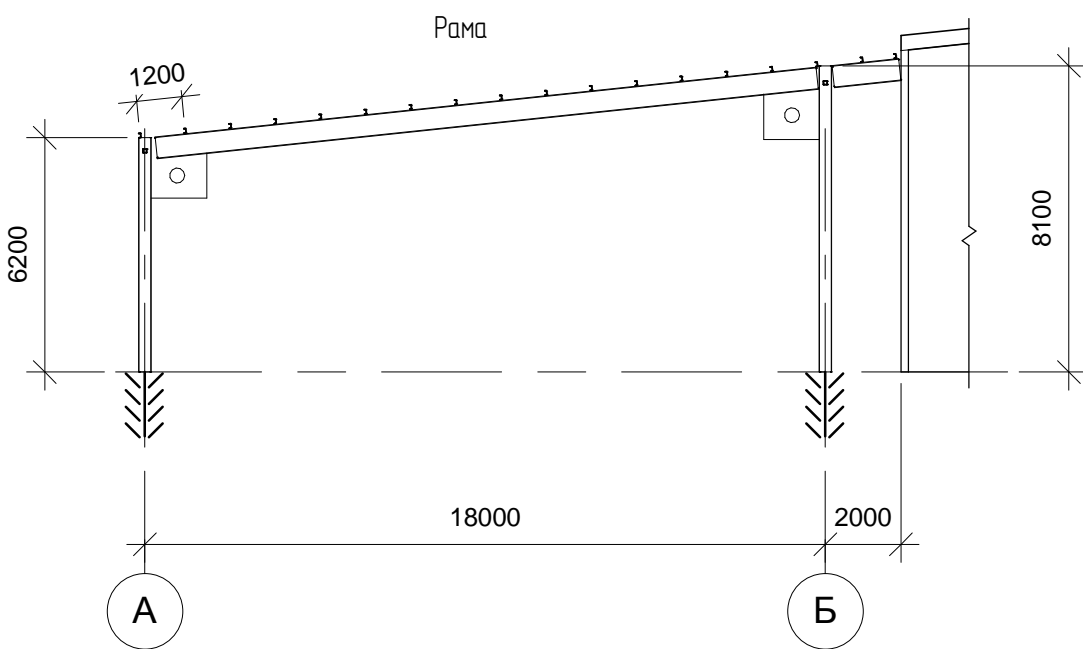
* размер для электропривода мин. 350мм
 * размер для цепного редуктора мин. 200мм

Расчётно пояснительная записка.

1. Расчётная схема

Здание однопролётное. Пролёт организуется рамой с жесткой заделкой основания колонн и жестким примыканием кровельной балки к колоннам. Шаг рам - 6 метров. В продольном направлении устойчивость каркаса обеспечивается крестовыми связями.

2. Расчётная схема



Согласовано

Взам. инв. №

Подп. и дата

Инв. № подл.

Изм. Лист № док. Подпись Дата

16_06_04 -

Лист

Р301

3. Нагрузки

3.1. Снеговая нормативная - 180 кг/м²

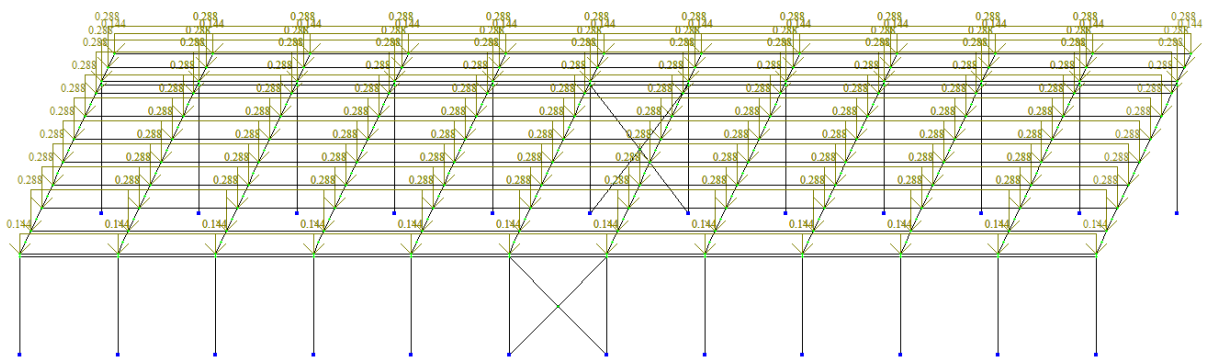
3.2. Ветровая расчётная - 26 кг/м²

3.3. Собственный вес металлоконструкций - 7850 кг/м³

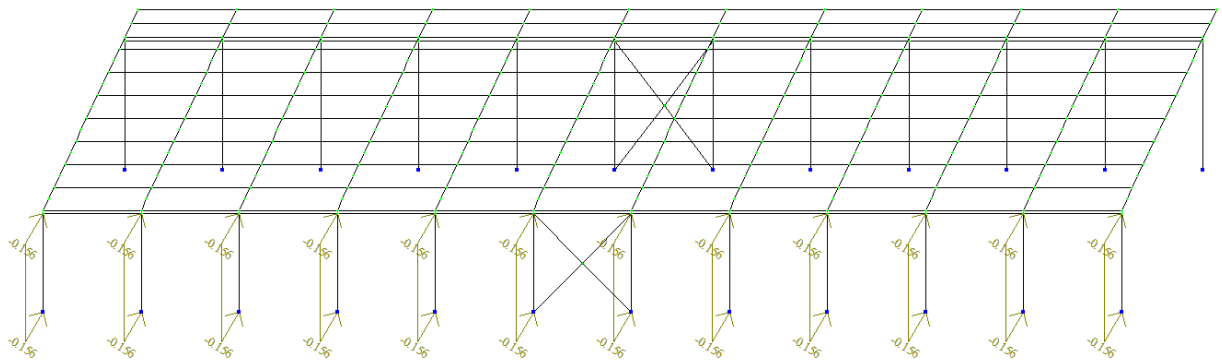
3.4. Вес кровельных панелей - 30 кг/м²

3.5. Вес стеновых панелей - 25 кг/м²

Свер



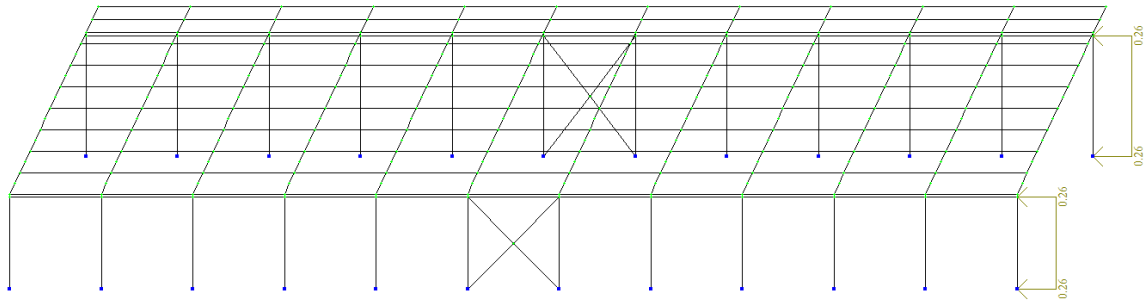
Ветер 1



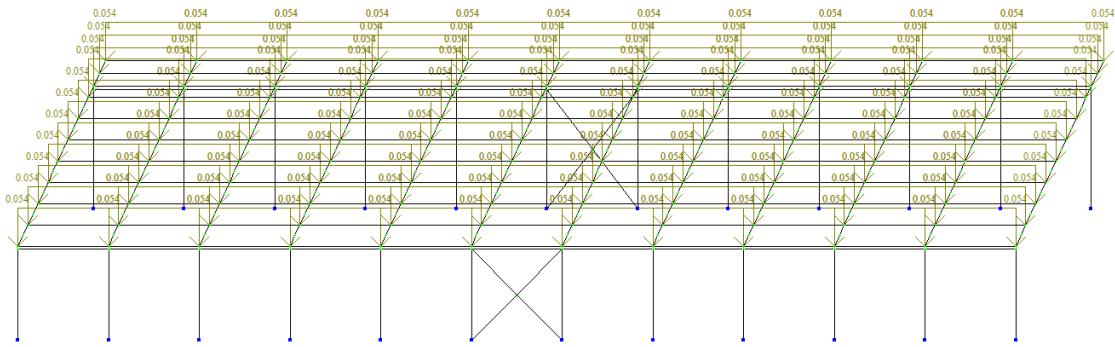
Согласовано			
Взам. инв. №			
Подп. и дата			
Инв. № подл.			
Изм.	Лист	№ док.	Подпись
			Дата

16_06_04 -

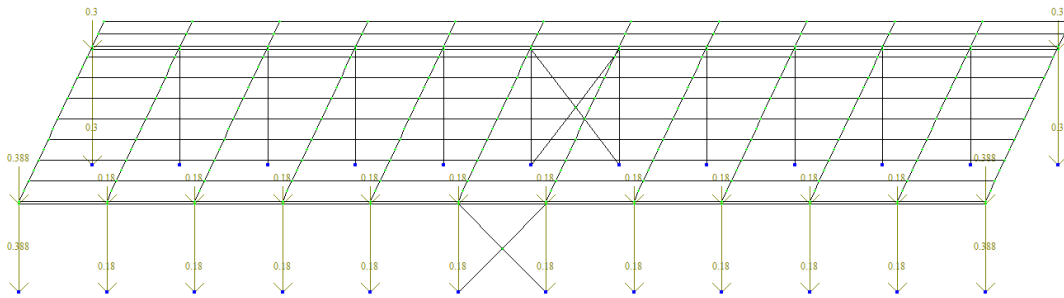
Лист
Р302



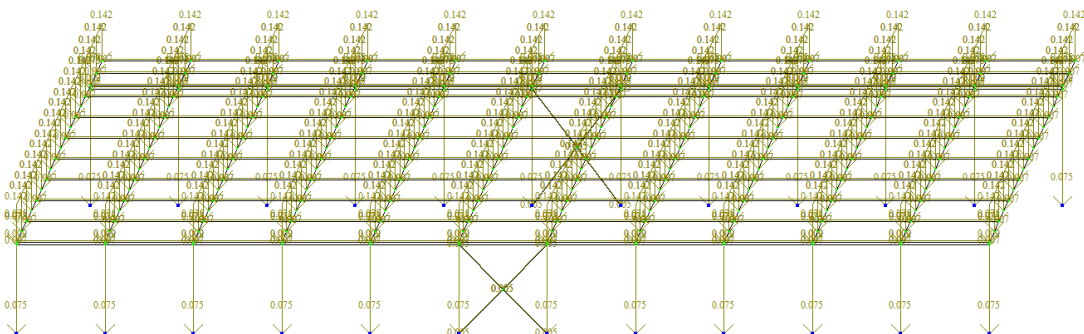
Связки кровельные



Связки стеновые



Собственный вес



Согласовано				
Взам. инв. №				
Подп. и дата				
Инв. № подл.				

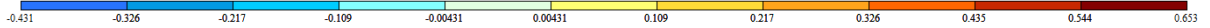
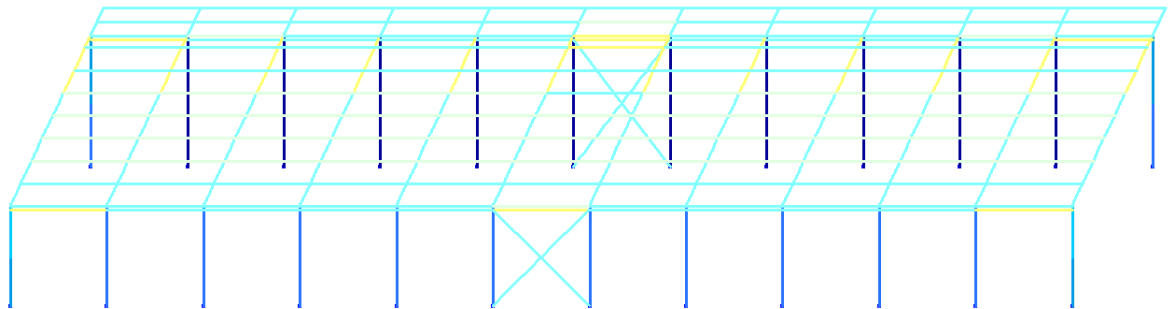
Изм. Лист	№ док.	Подпись	Дата

16_06_04 -

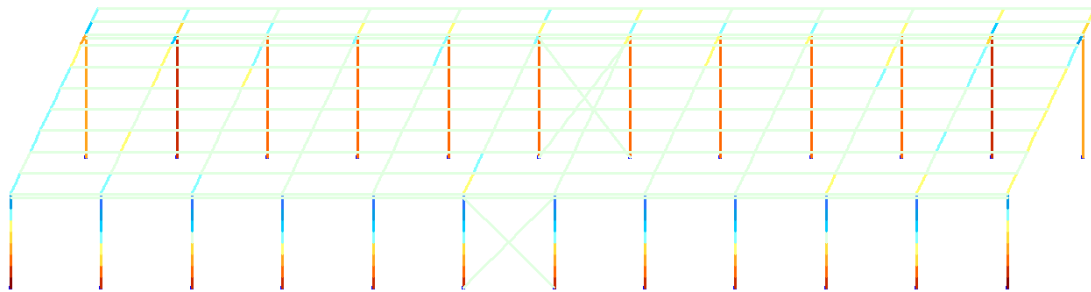
4. Результаты расчёта



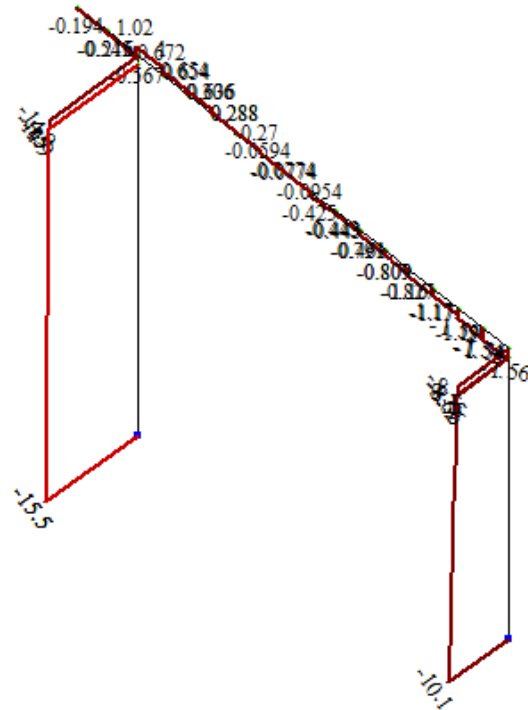
1 Мозаика N
Единицы измерения - т



1 Мозаика Qy
Единицы измерения - т



1 Эпюра N
Единицы измерения - т



1
 Минимальное усилие -15.545
 Максимальное усилие 1.01819

Согласовано

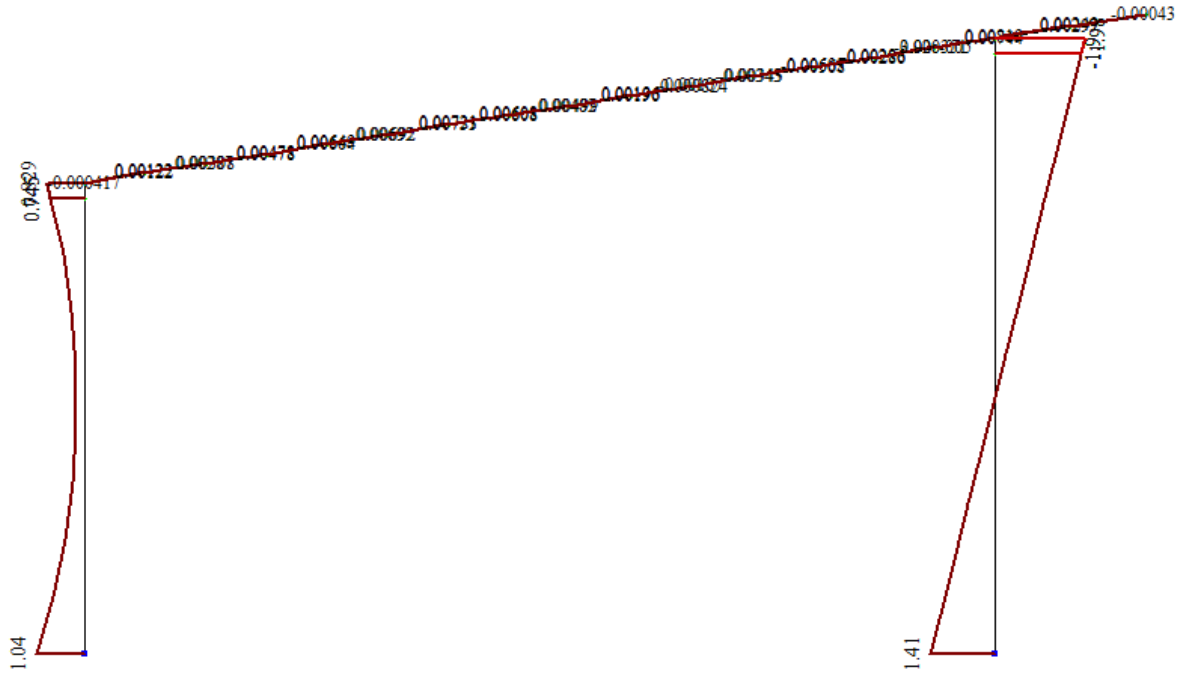
Инва. № подл.	Подп. и дата	Взам. инв. №	

Изм.	Лист	№ док.	Подпись	Дата

16_06_04 -

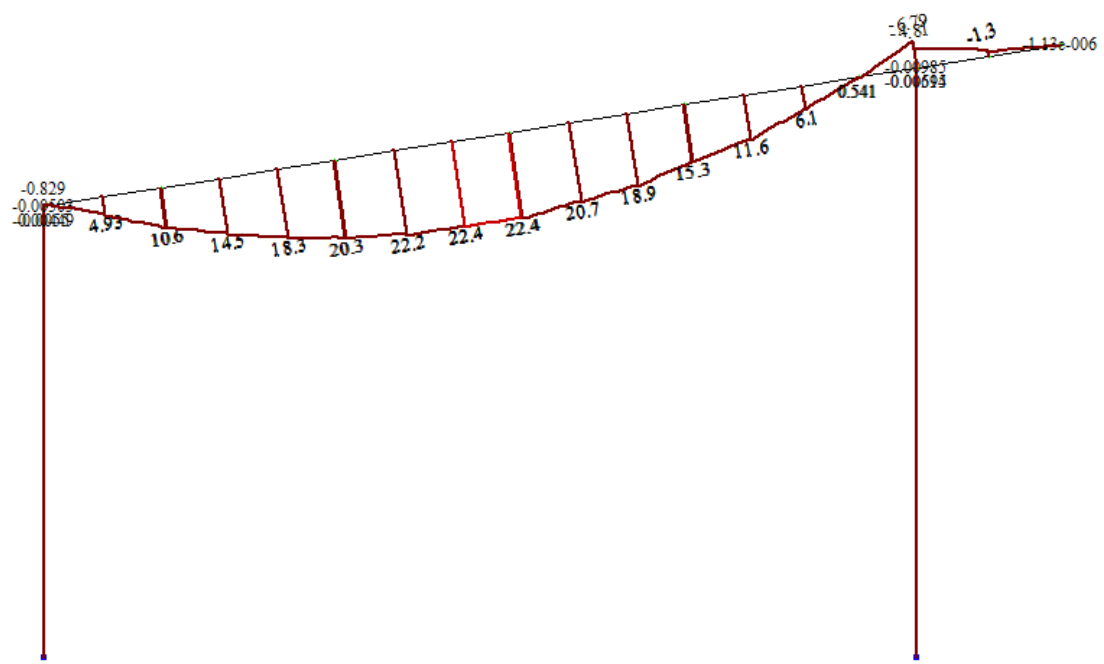
Лист
Р304

1
Эпюра Mz
Единицы измерения - т*м



Z
Минимальное усилие -1.98452
Максимальное усилие 1.40813

1
Эпюра My
Единицы измерения - т*м



Z
Минимальное усилие -6.79483
Максимальное усилие 22.4122

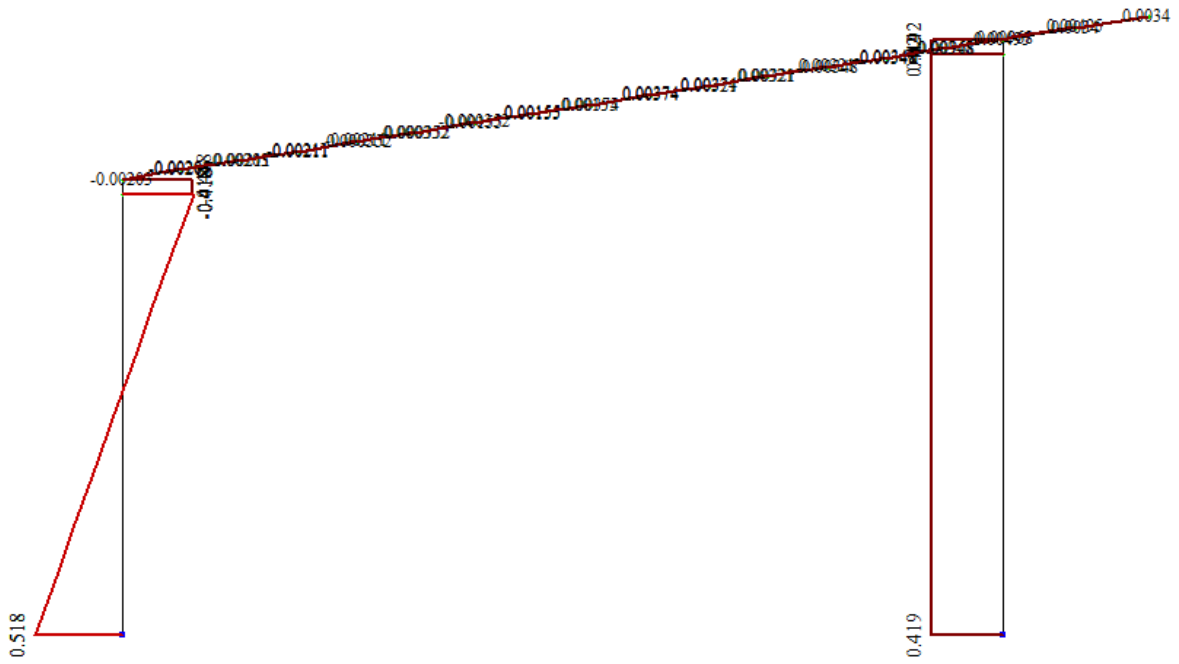
Согласовано			
Взам. инв. №			
Подп. и дата			
Инв. № подл.			

Изм.	Лист	№ док.	Подпись	Дата

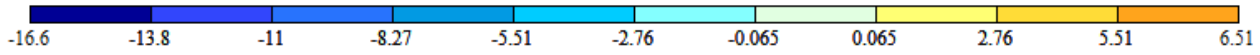
16_06_04 -

Лист
Р305

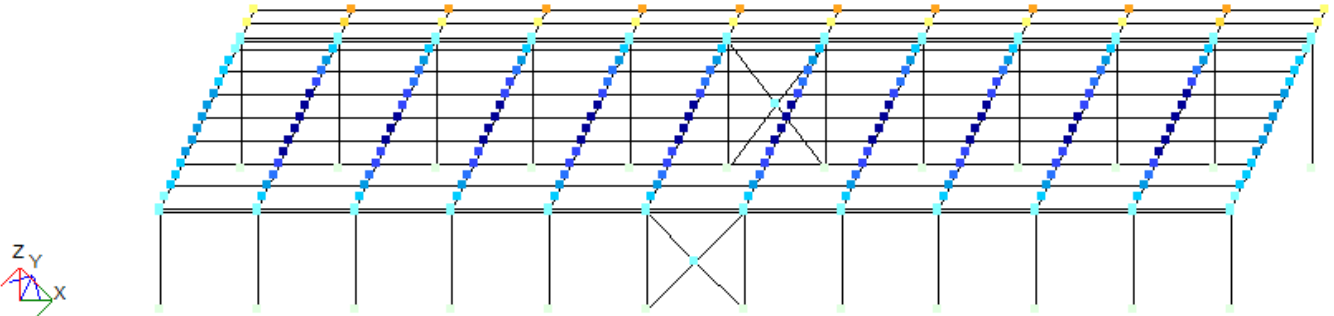
1
Эпюра Qy
Единицы измерения - т



Z
Минимальное усилие -0.418494
Максимальное усилие 0.517506



1
Мозаика перемещений по Z(G)
Единицы измерения - мм



Z
Y
X

Согласовано

Взам. инв. №

Подп. и дата

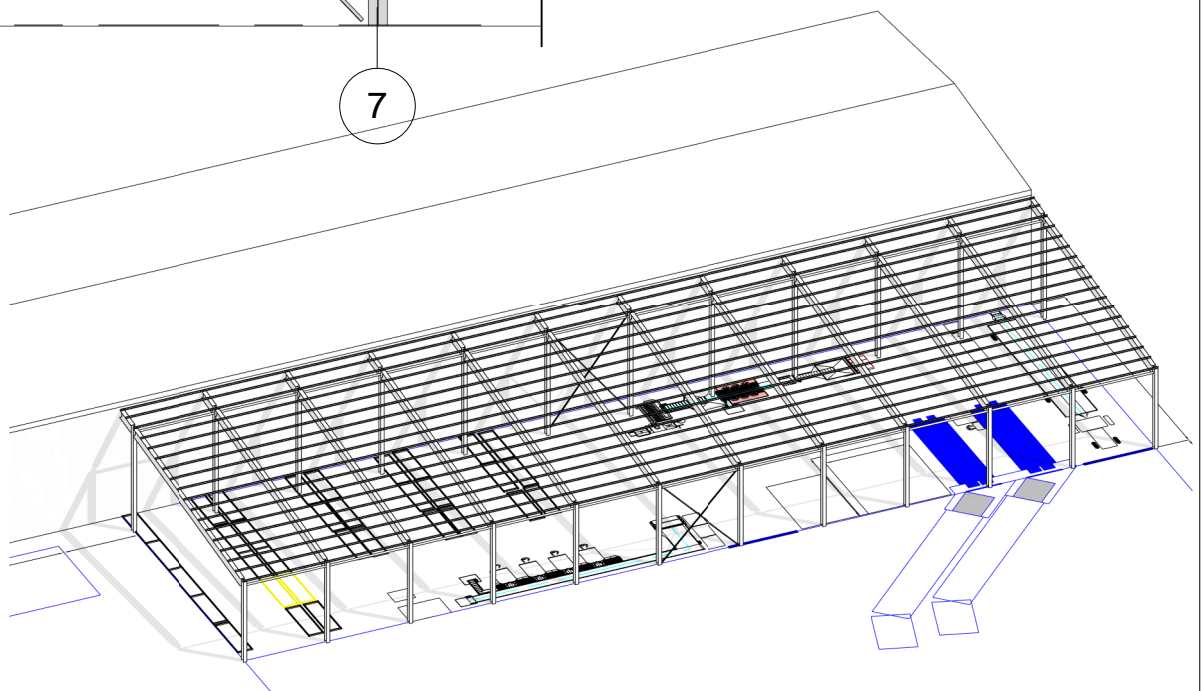
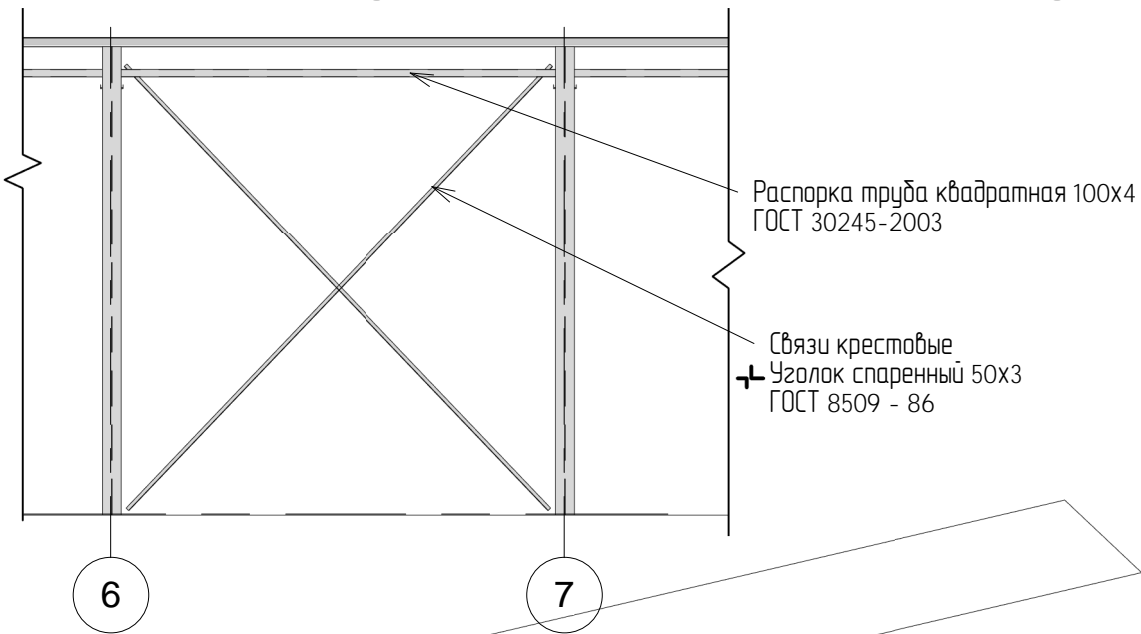
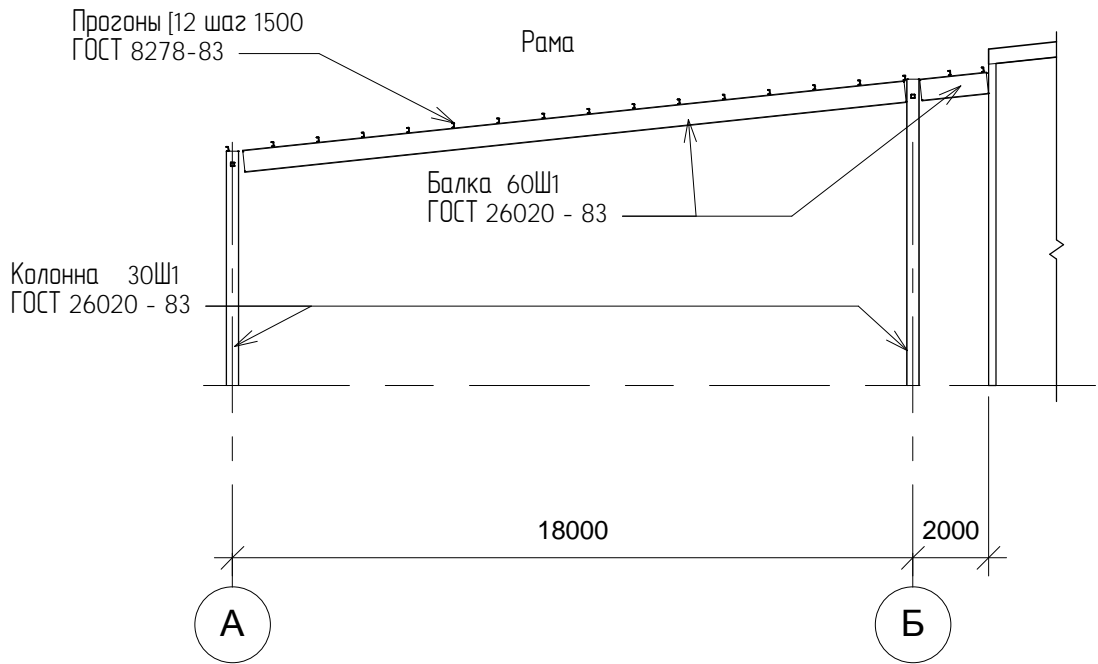
Инв. № подл.

Изм.	Лист	№ док.	Подпись	Дата

16_06_04 -

Лист
Р306

5. Подбор сечений элементов каркаса



Согласовано

Взам. инв. №	
Подп. и дата	
Инв. № подл.	

Изм.	Лист	№ док.	Подпись	Дата

16_06_04 -

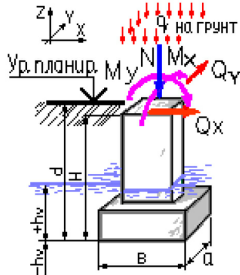
Лист
Р307

6. Расчёт фундаментов

Проектной схемой предусматриваем фундаменты столбчатые на естественном основании.

Несущий слой грунта принимаем ИГЭ № 3 – суглинок серо-коричневый, мягкопластичный, f, Ig_{0II}. Отложения вскрыты всеми скважинами с глубины 0.5-1.5 м до 2.5-5.4 м. Мощность отложений составляет 1.3-4.1 м. Абсолютные отметки кровли отложений составляют 146.30-152.70 м. Грунты ИГЭ № 3, согласно ГОСТ 31384-2008, неагрессивны к бетону всех марок и к железобетонным конструкциям. Коррозионная агрессивность грунтов ИГЭ № 3, согласно ГОСТ 9.602-2005, к свинцовым и алюминиевым оболочкам кабелей – средняя, к углеродистой стали – высокая (Приложение 2.8). Нормативные показатели данного ИГЭ составляют: модуль деформации E = 14 МПа, плотность грунта $\rho = 2.01 \text{ т/см}^3$, удельное сцепление C = 23 кПа, угол внутреннего трения 19 град.

6.1. - Исходные данные:



Тип расчета:

Подбор подошвы с соотношением сторон a/b

Способ расчета:

Расчет основания по деформациям

Способ определения характеристик грунта:

На основе непосредственных испытаний

Конструктивная схема здания:

Жёсткая, при $(L/H) > 4$

Исходные данные для расчета:

Удельный вес грунта 2 тс/м³

Удельное сцепление грунта 2.34 тс/м²

Угол внутреннего трения 19 °

Расстояние до грунтовых вод (Hv) 1 м

Соотношение сторон (a/b) 1.2

Высота фундамента (H) 1.5 м

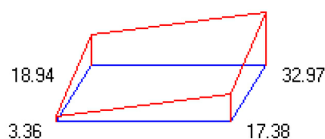
Глубина заложения фундамента от уровня планировки (без подвала) (d) 1.8 м

Усреднённый коэффициент надёжности по нагрузке 1.15

Расчетные нагрузки на фундамент:

Наименование	Величина	Ед. измерения	Примечания
N	15	тс	
My	0.3	тс*м	
Qx	0.5	тс	
Mx	1.4	тс*м	
Qy	0	тс	
q	0	тс/м ²	на грунт

6.2. - Выводы:



Максимальные размеры подошвы по расчету по деформациям a=1.04 м b=0.87 м

Расчетное сопротивление грунта основания 22.32 тс/м²

Максимальное напряжение под подошвой в основном сочетании 32.97 тс/м²

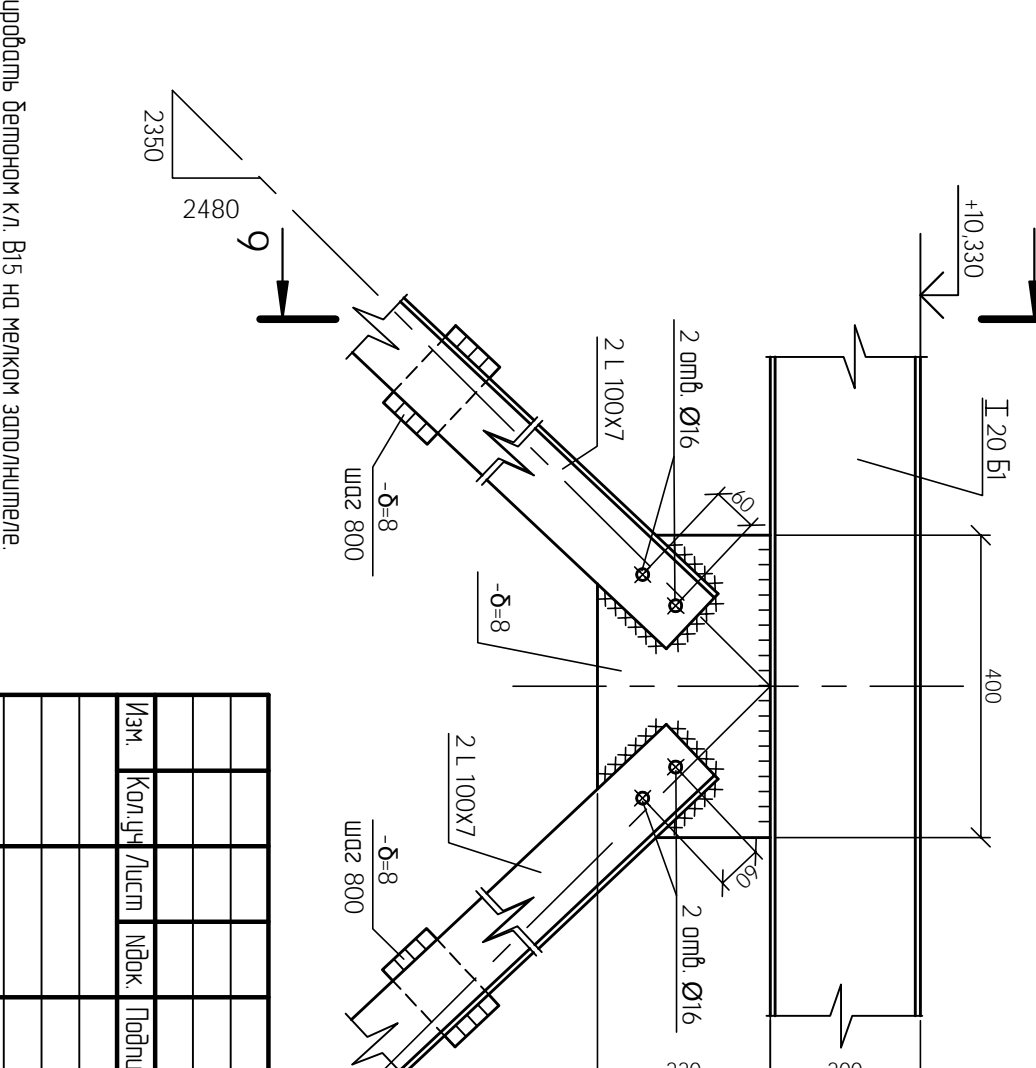
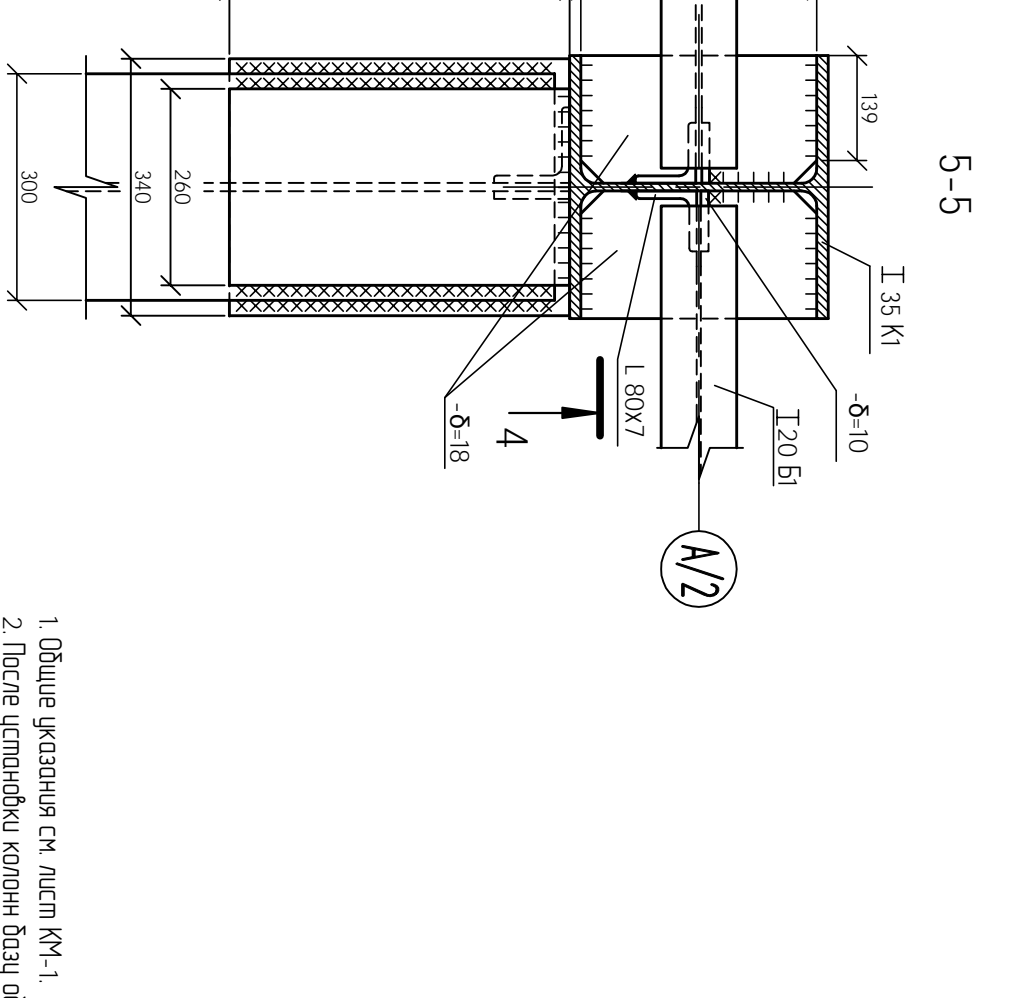
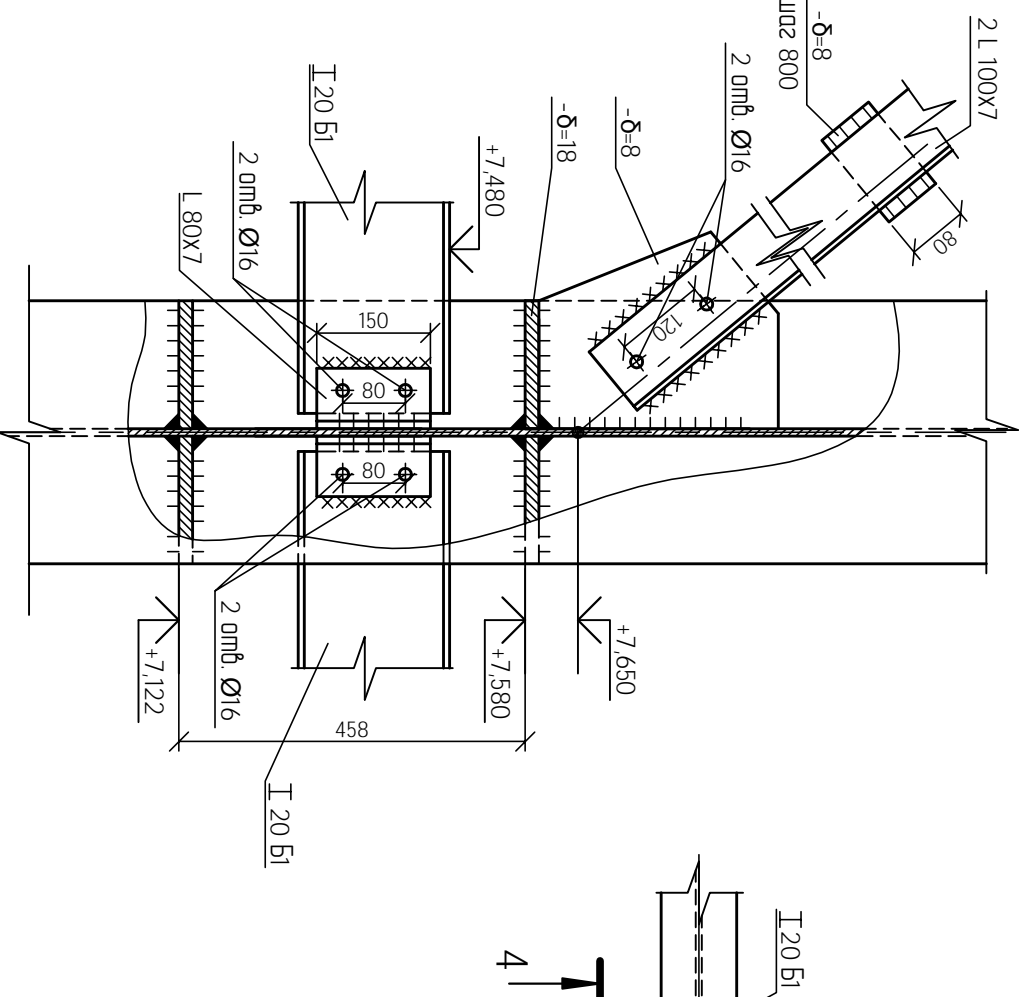
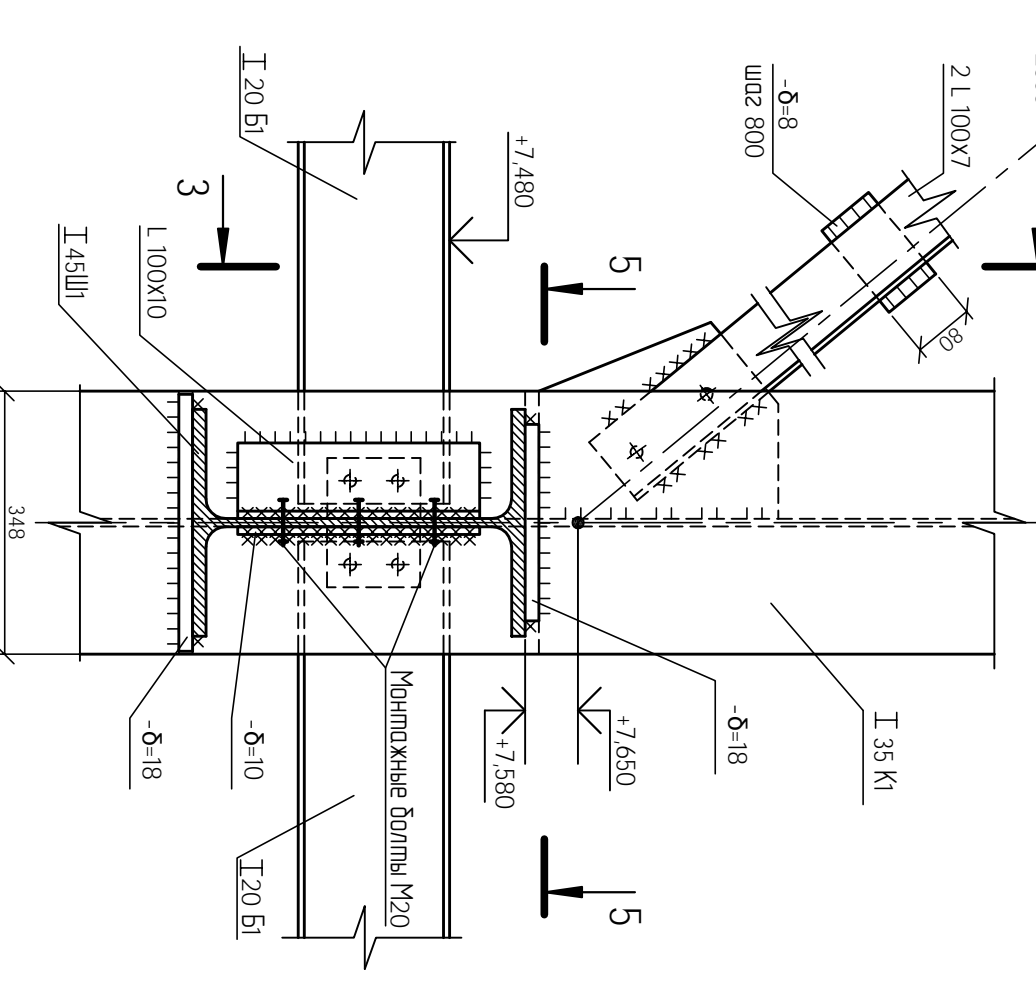
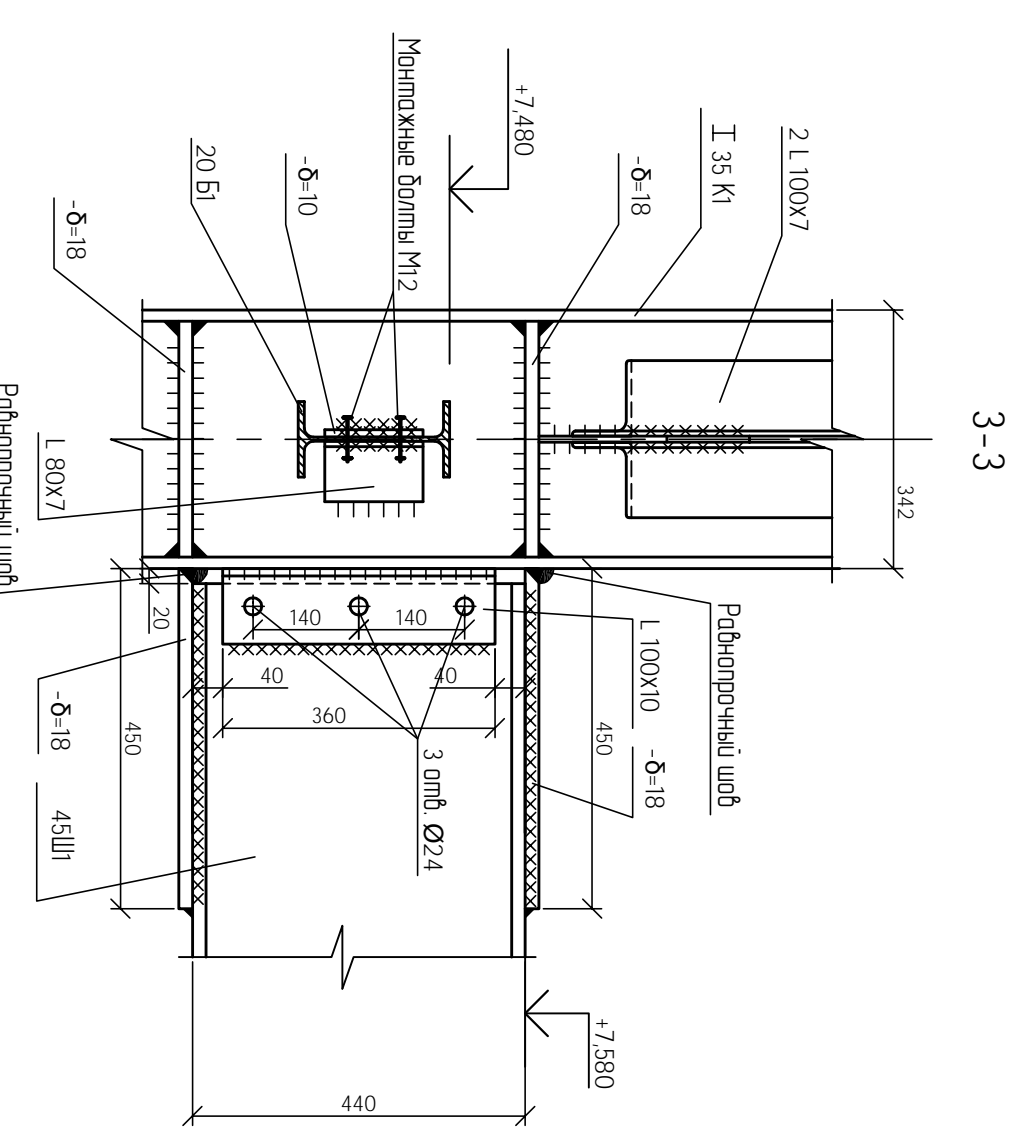
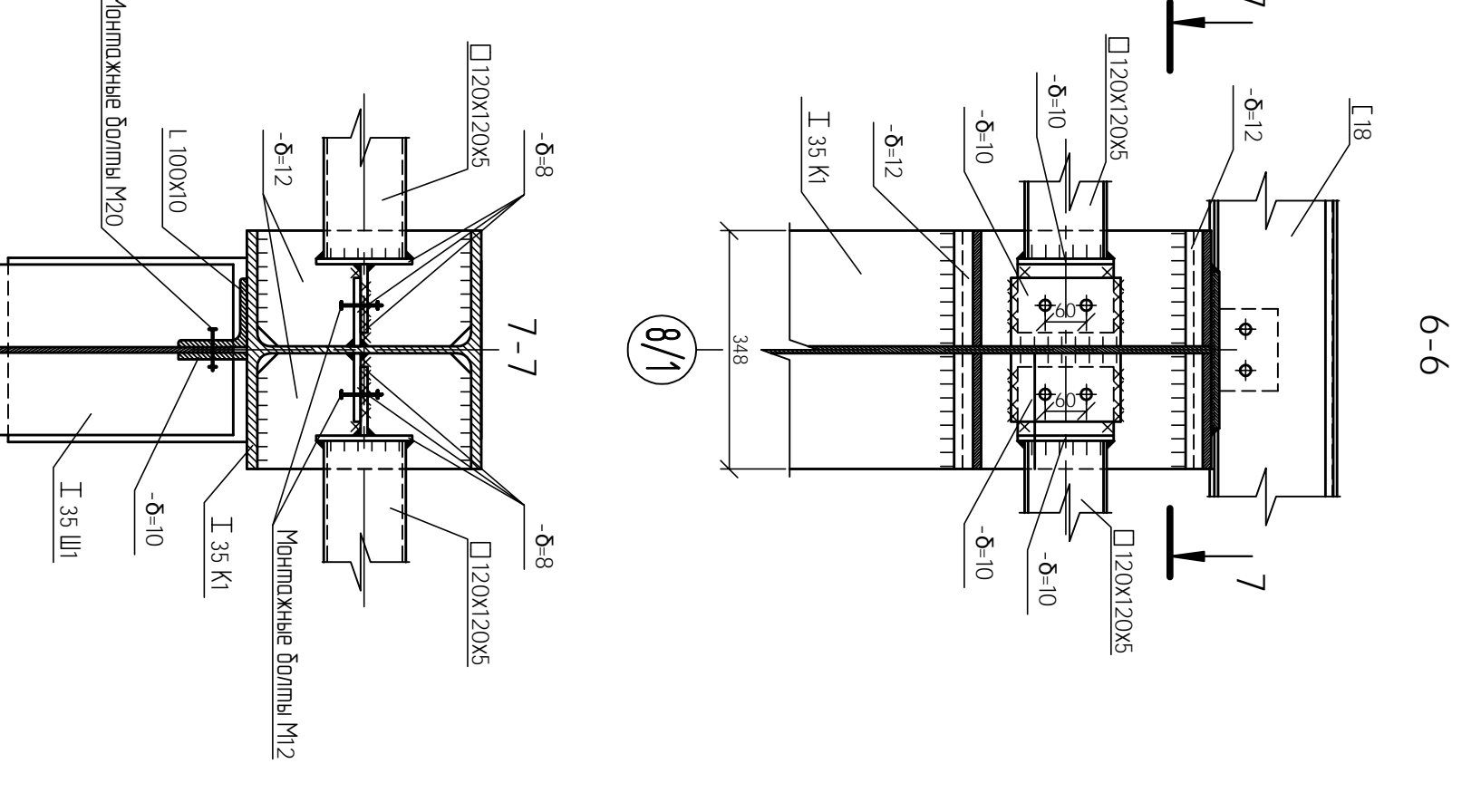
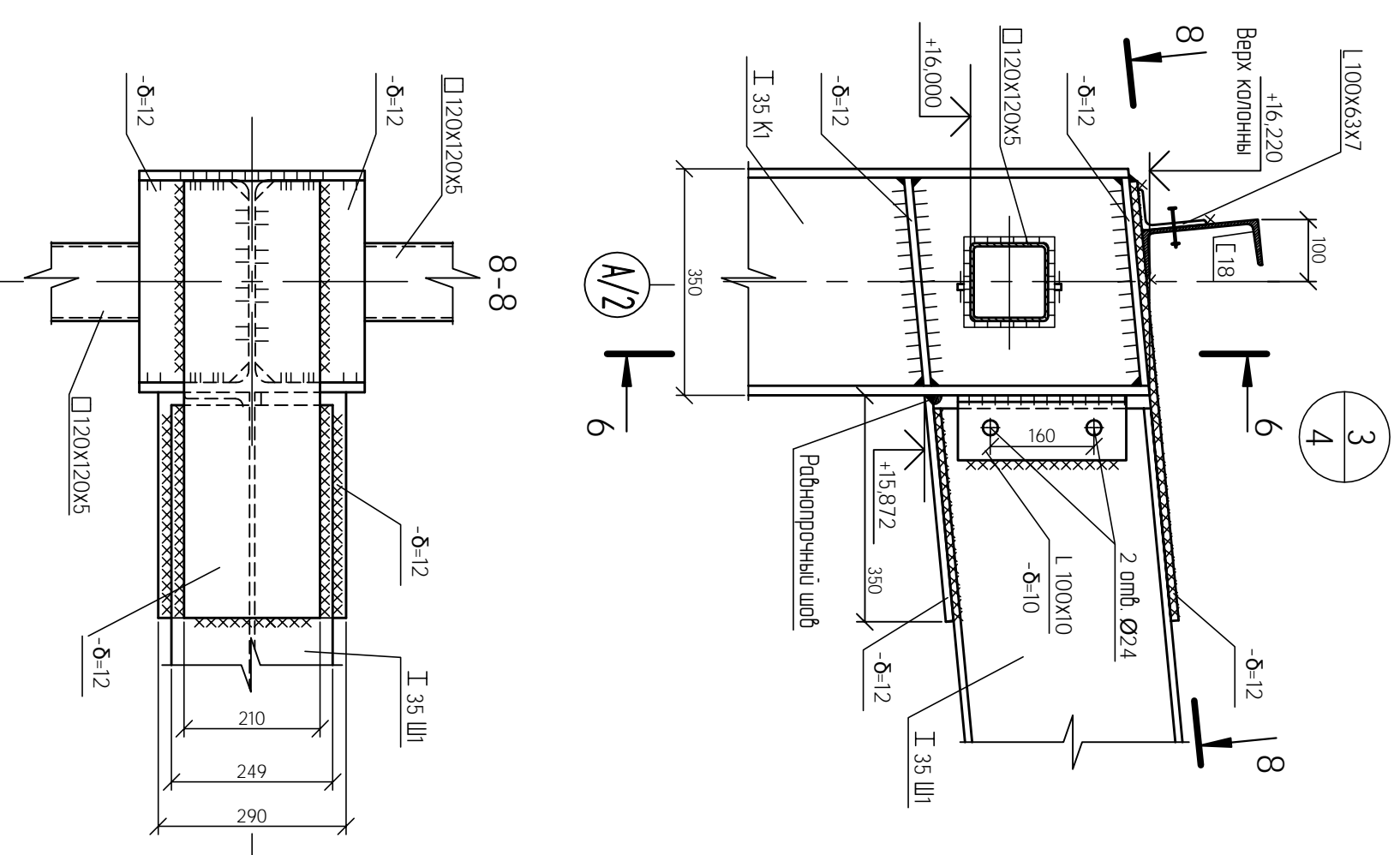
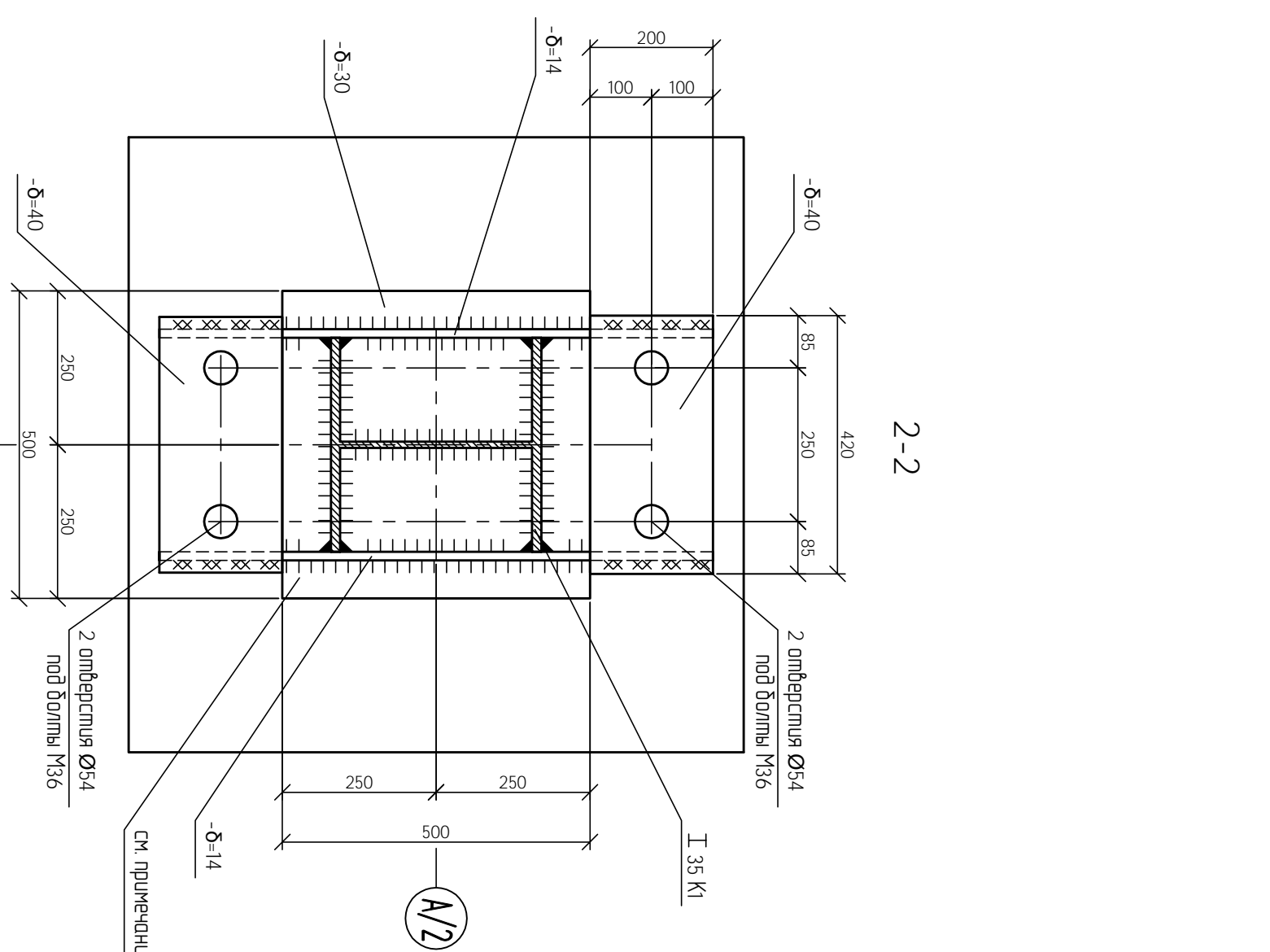
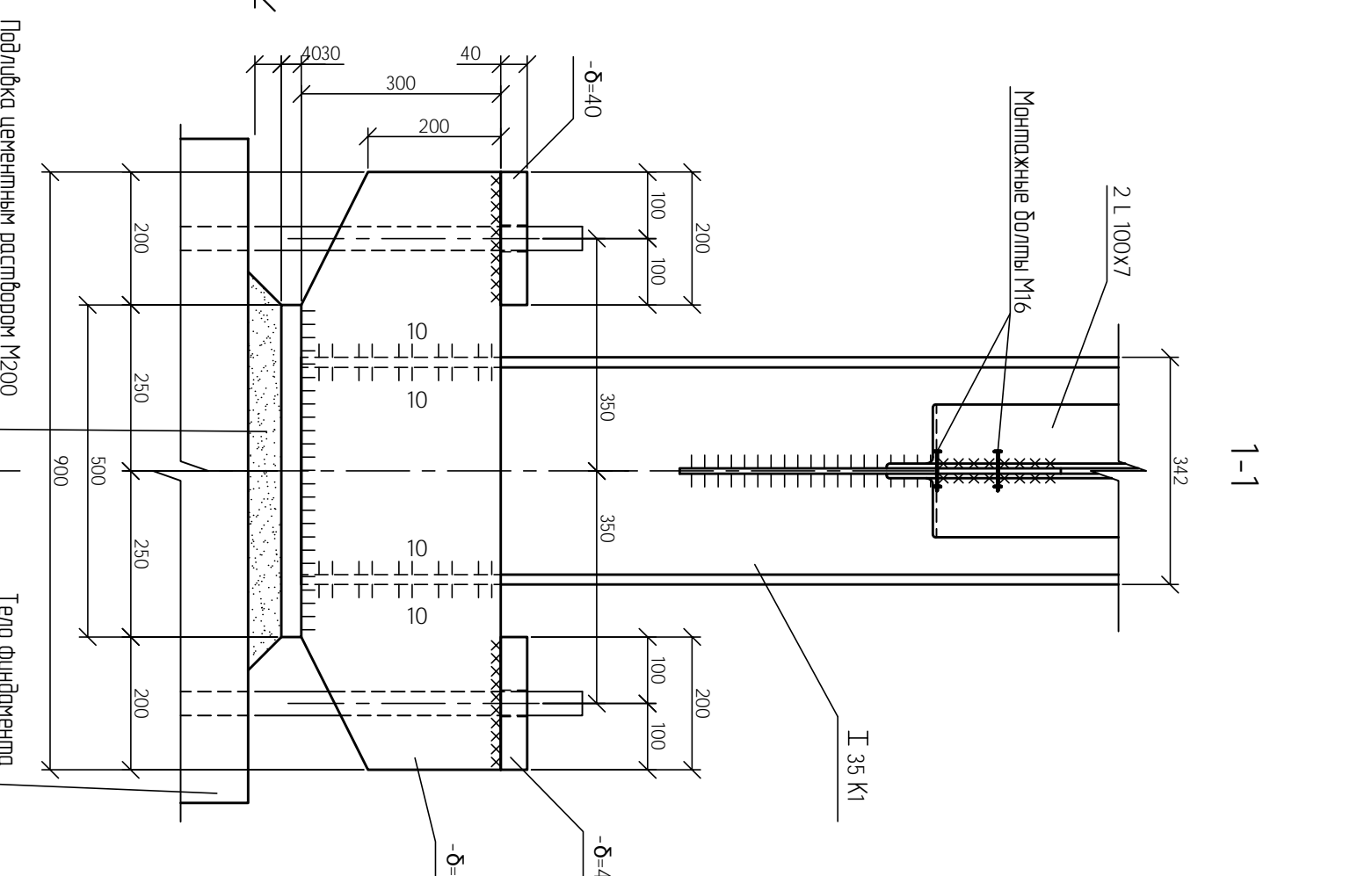
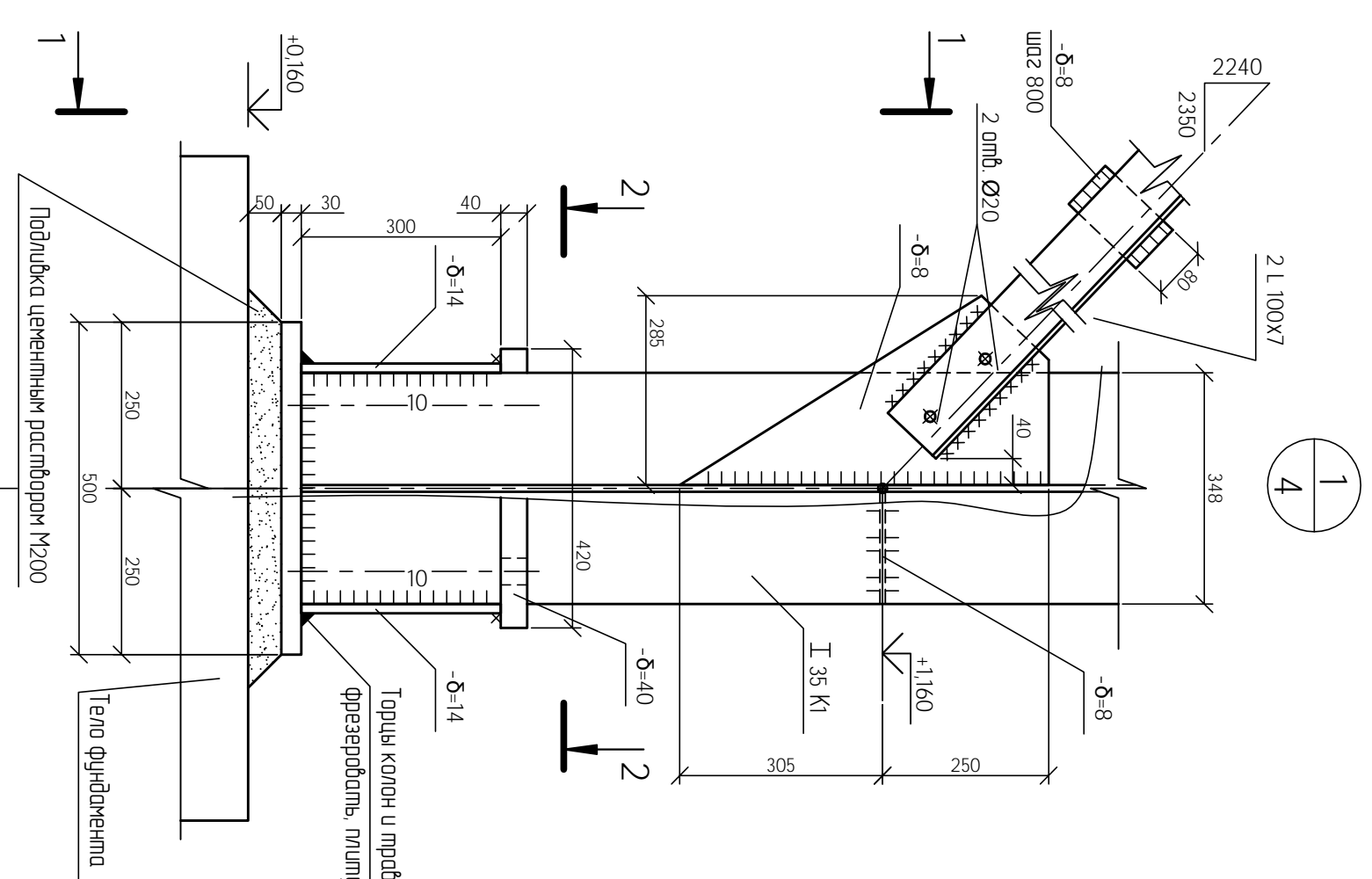
Минимальное напряжение под подошвой в основном сочетании 3.36 тс/м²

Принимаем фундамент:
подошва в пане 1x1,2 м высота 400мм.
Глубина заложения 1,5 м.
В блоке анкерных болтов - 4шт. диаметр M20.

16_06_04 -

Лист

Р308



1. Общие указания см. лист КК-1.
2. После установки колонн базу бетонофурдабель бетоном кл В15 на мешком заполнить.
3. Замешку бетонофурдабель с предельным усилием (до упора) на болт.

Изм.	Контр.	Лист	Издк.	Подпись	Дата

Узлы 1.4

