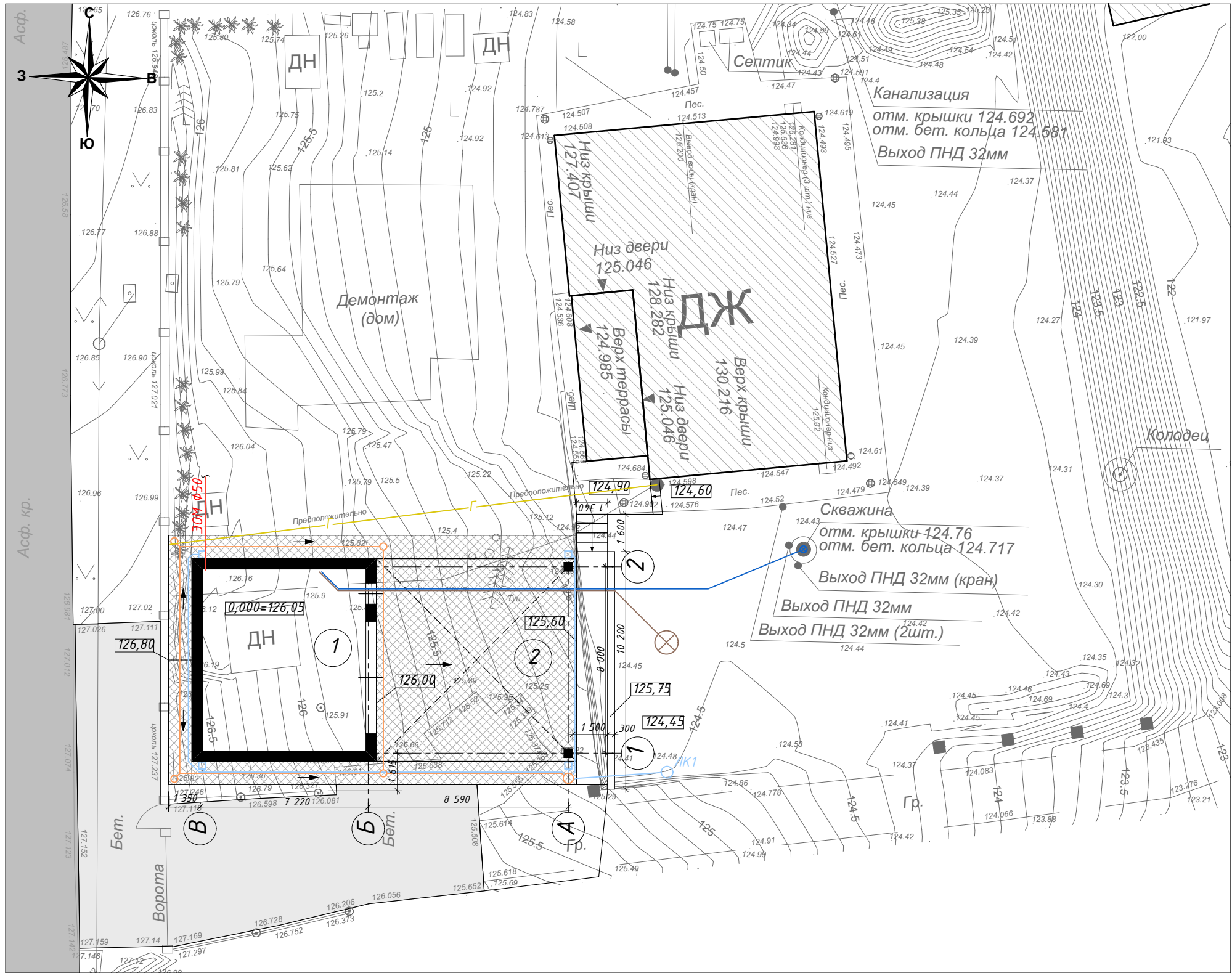
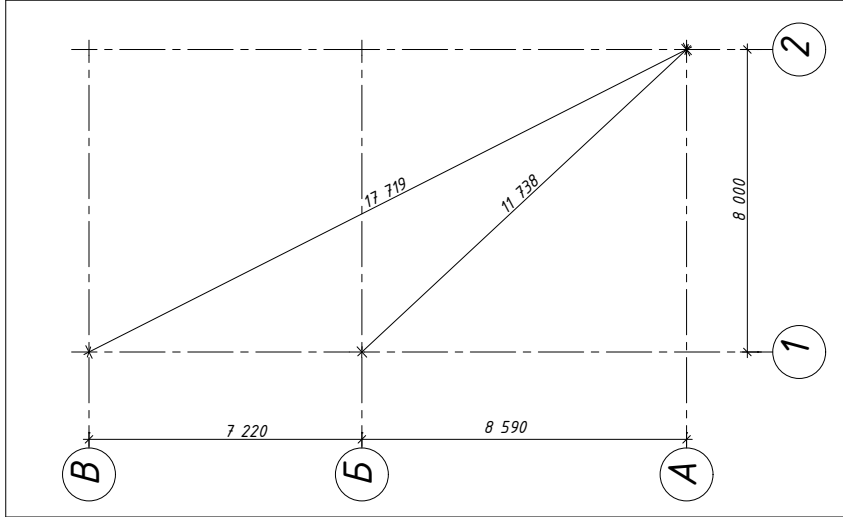


Схема планировочной организации земельного участка



- Условные обозначения**
- Проектируемые здания и сооружения
 - Дорога
 - Существующее бетонное покрытие
 - Проектируемое бетонное покрытие
 - К1 Хозяйственно-бытовая канализация
 - К2 Ливневая канализация
 - Д Дренаж
 - В1 Хозяйственно-питьевой водопровод
 - ЭОМ Электроснабжение
 - Г Газопровод

Координационные оси



Экспликация зданий и сооружений

Номер на плане	Наименование и обозначение	Этажность	Площадь, м²		Строительный объем, м³	Примечания
			застройки	общая		
1	Гараж	1	68,90	54,76	319,00	проект.
2	Навес	1	74,73		346,00	проект.



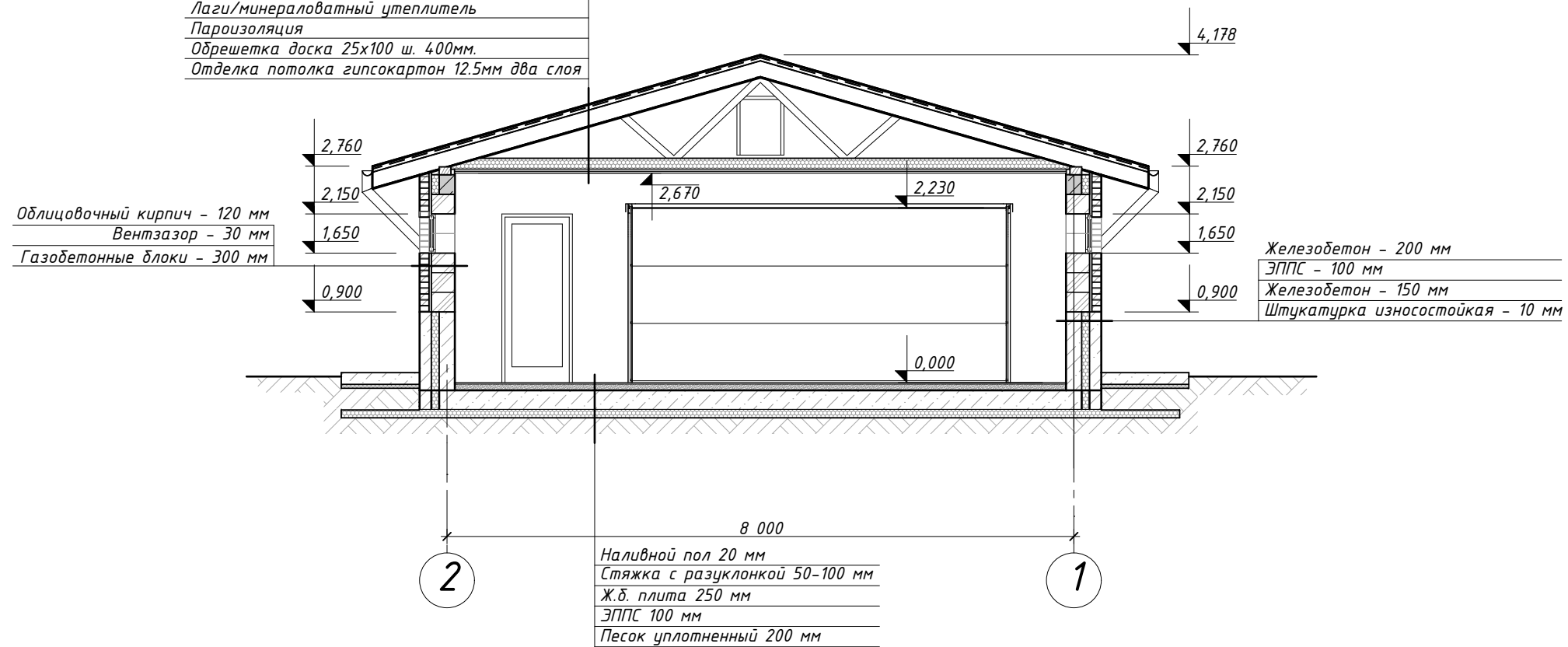
Изм.	Колуч.	Лист	№Док.	Подп.	Дата

3D визуализация. Вид 1

Лист
3

Фальцевое покрытие кровли
Гидроизоляция
Настил ОСП-3, 18мм
Обрешетка 50х50
Стропильные фермы
Лаги/минераловатный утеплитель
Пароизоляция
Обрешетка доска 25х100 ш. 400мм.
Отделка потолка гипсокартон 12.5мм два слоя

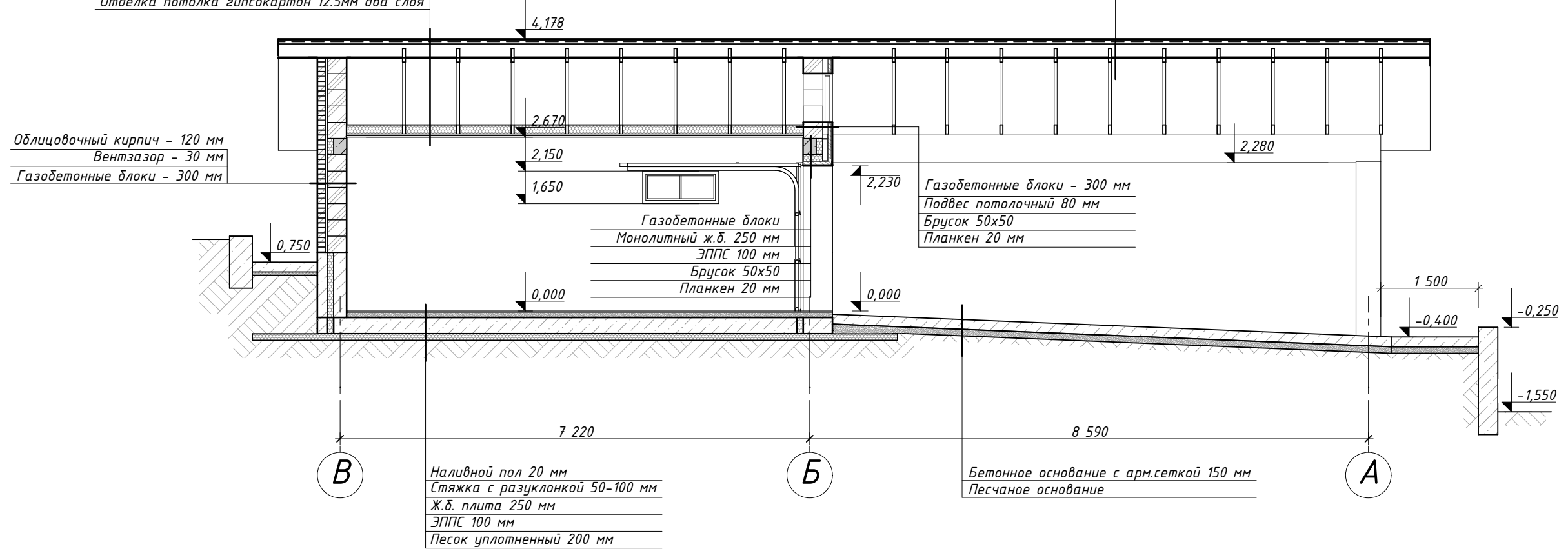
Разрез 1-1



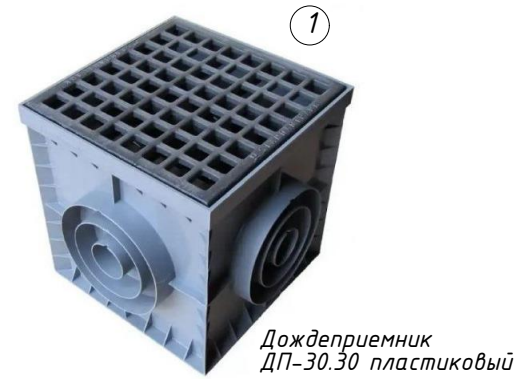
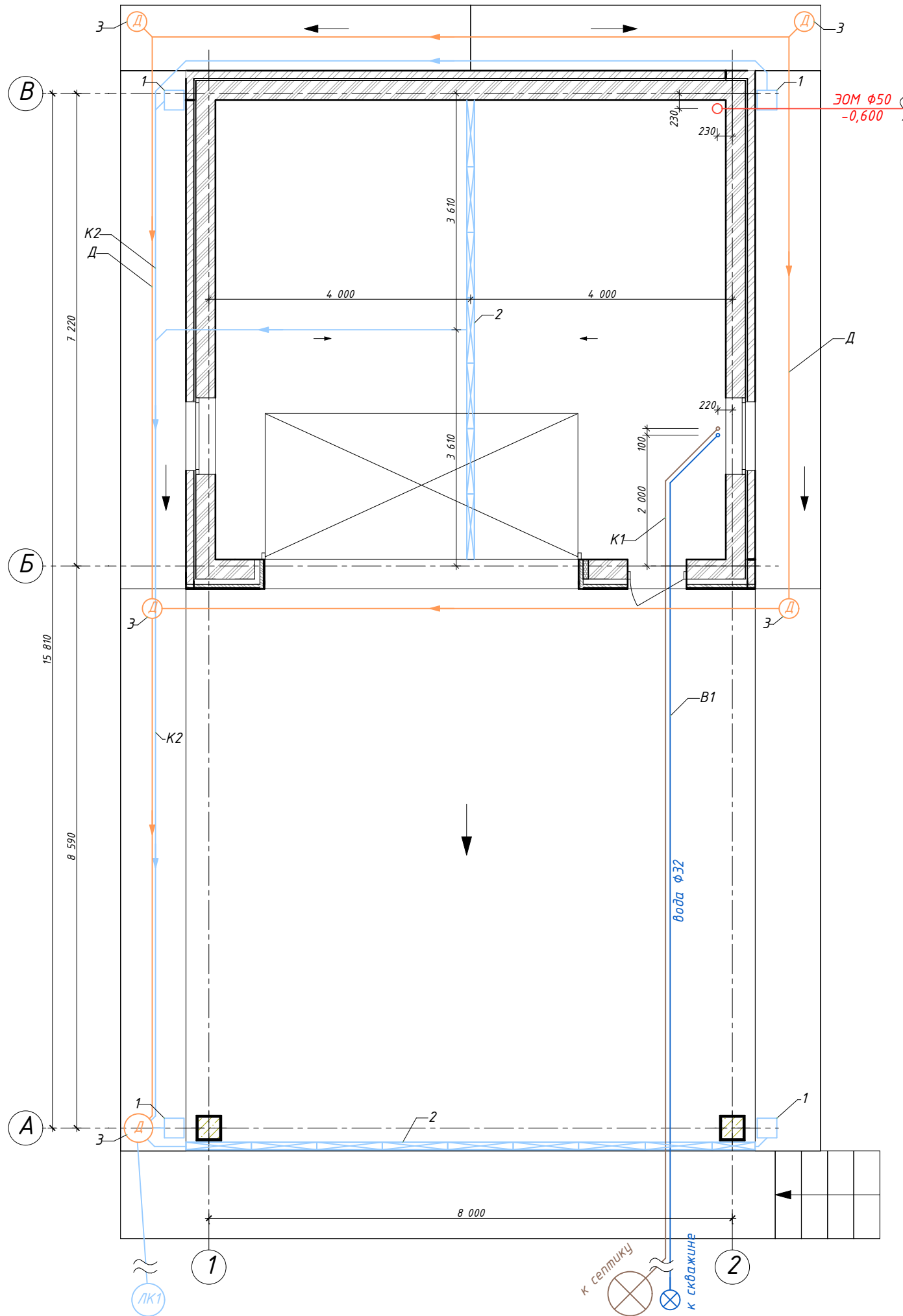
Фальцевое покрытие кровли
Гидроизоляция
Настил ОСП-3, 18мм
Обрешетка 50х50
Стропильные фермы
Лаги/минераловатный утеплитель
Пароизоляция
Обрешетка доска 25х100 ш. 400мм.
Отделка потолка гипсокартон 12.5мм два слоя

Разрез 2-2

Фальцевое покрытие кровли
Гидроизоляция
Настил ОСП-3, 18мм
Обрешетка 50х50
Стропильные фермы
Отделка свесов



План инженерных систем



③ Схема сборки смотрового колодца



Условные обозначения

- | | |
|-------|----------------------------------|
| — K1 | Хозяйственно-бытовая канализация |
| — K2 | Ливневая канализация |
| — Д | Дренаж |
| — В1 | Хозяйственно-питьевой водопровод |
| — ЭОМ | Электроснабжение |

Схема дренажного колодца и ЛК

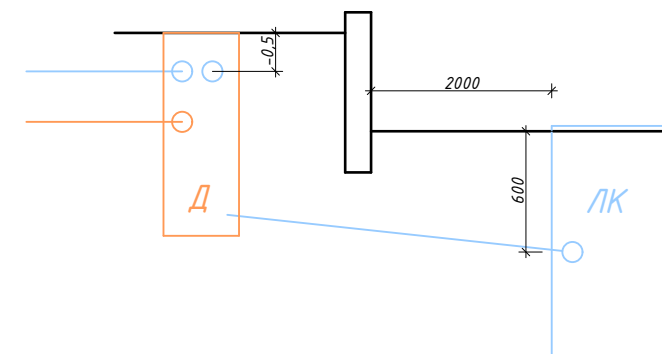
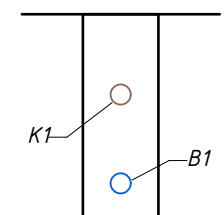


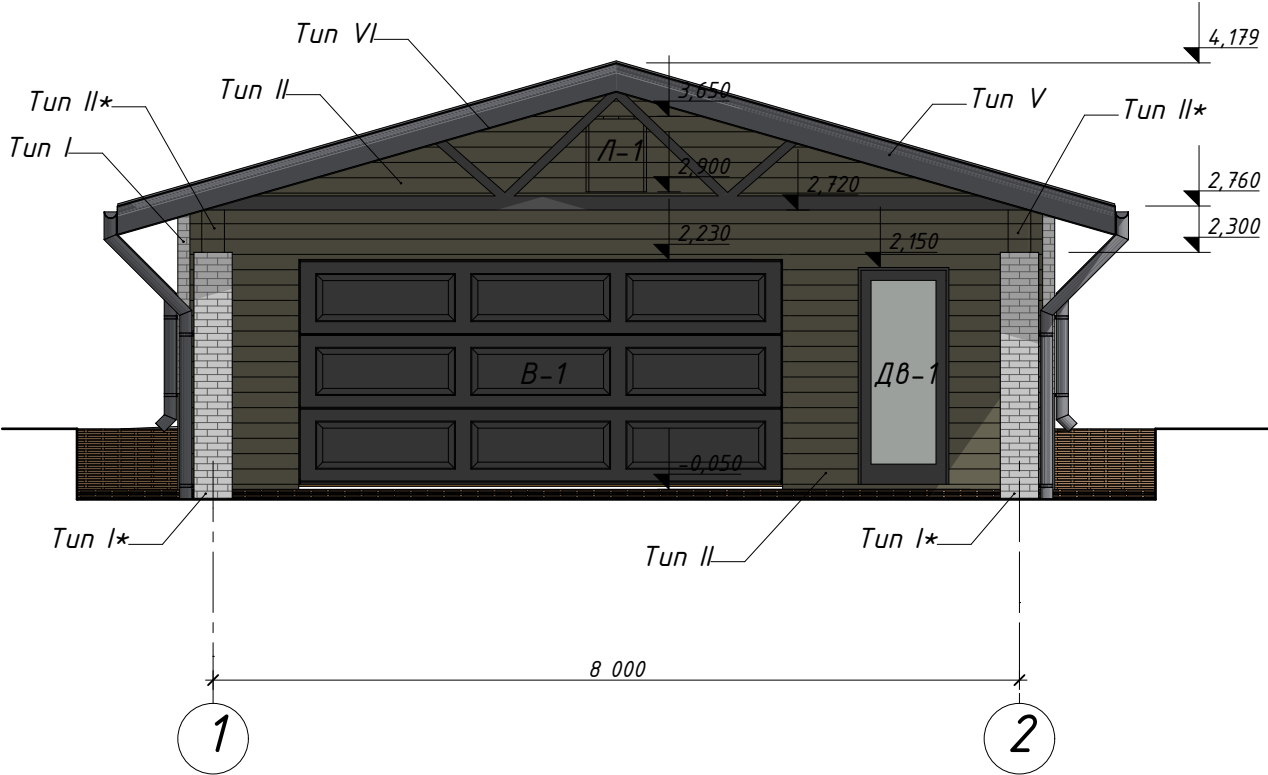
Схема расположения В1 и К1



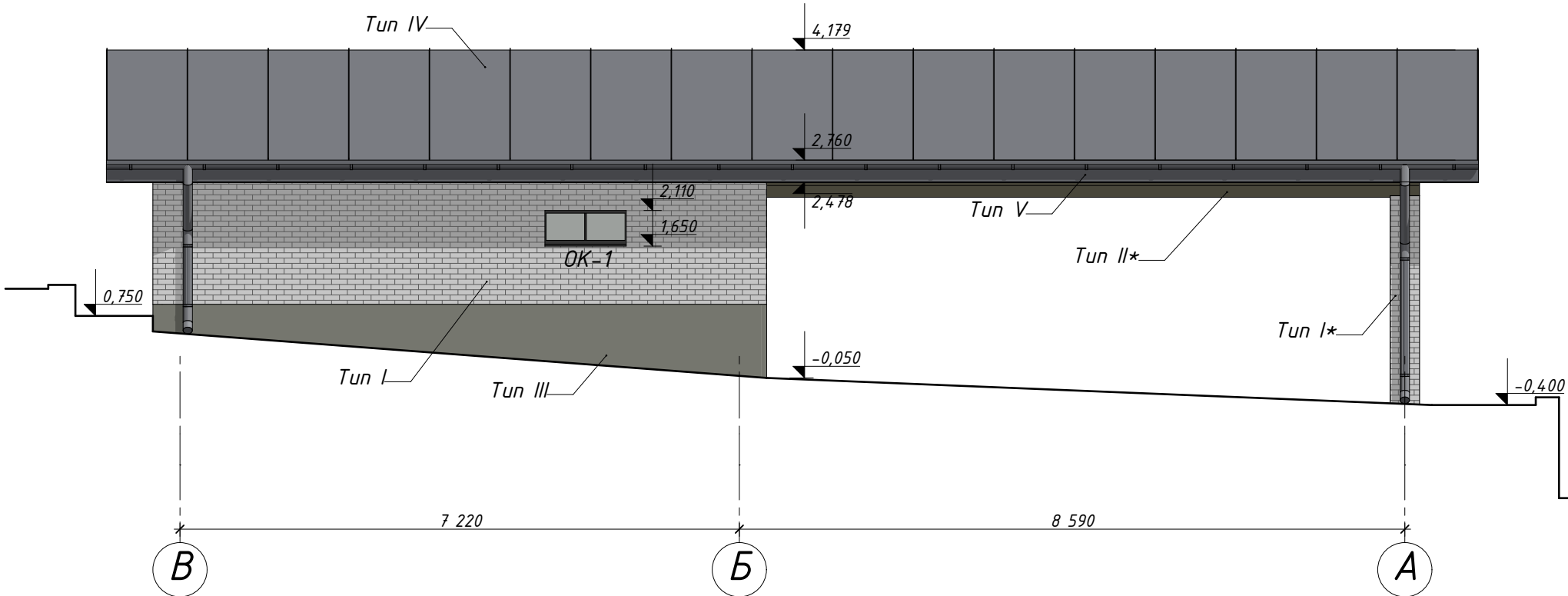
1. В данном разделе не разрабатывается расположение розеток, выключателей, осветительных приборов и т.п.
2. Расположение оборудования по слаботочным системам (интернет, TV, и т.п.) см. раздел слаботочные сети (СС)
3. Укладку канализационных труб вести с уклоном 0.02.
4. Укладку труб ливневой канализации вести с уклоном 0.01.
5. Длина ливневой канализации 42,7м, кол-во дождеприемников – 4шт.
6. Длина водопровода до скважины 22,0м

						План инженерных систем	Лист
							8
Изм.	Колуч.	Лист	№Док.	Подп.	Дата		

Фасад 1-2



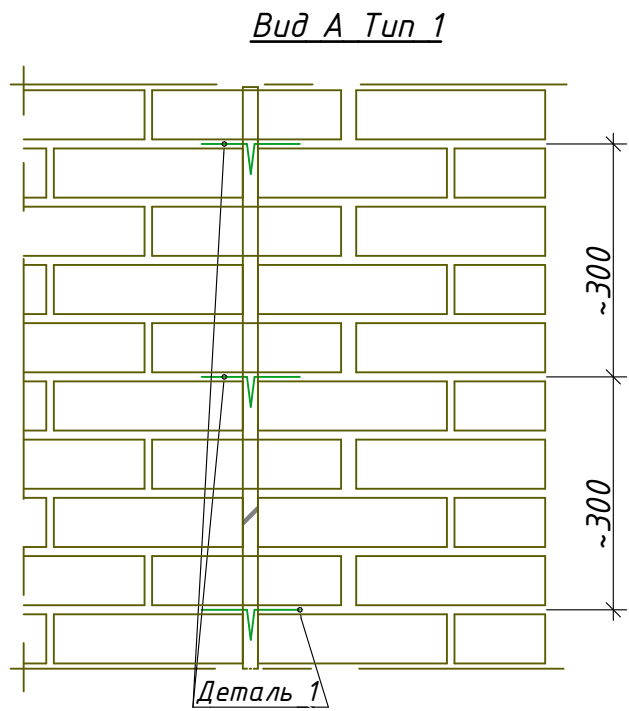
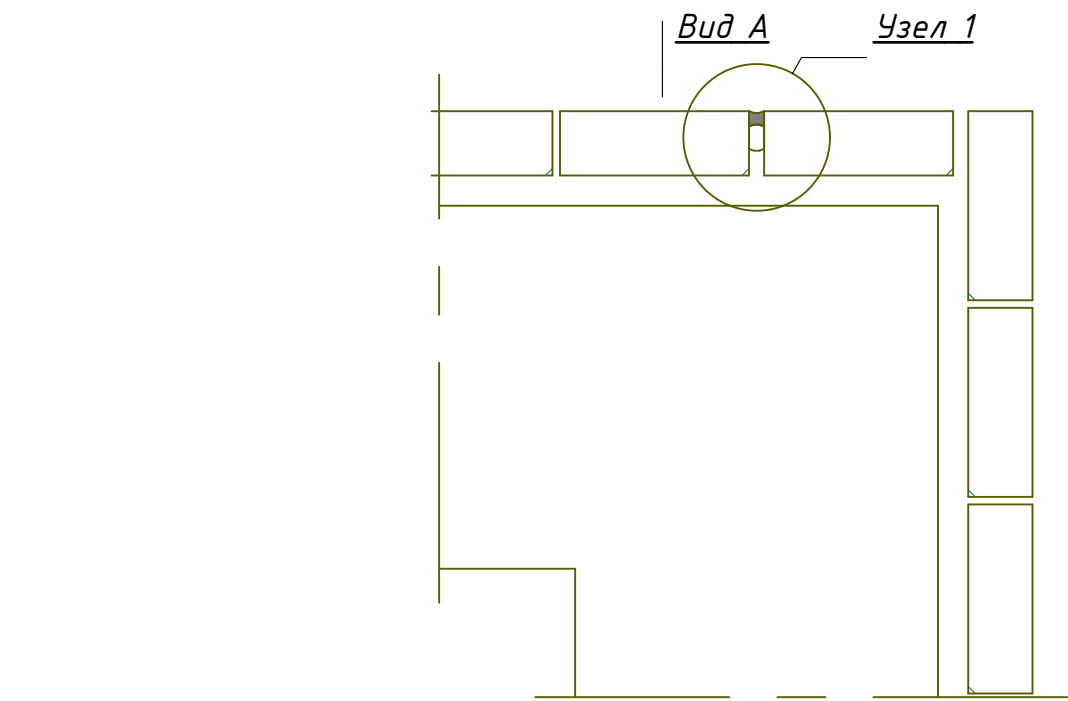
Фасад В-А



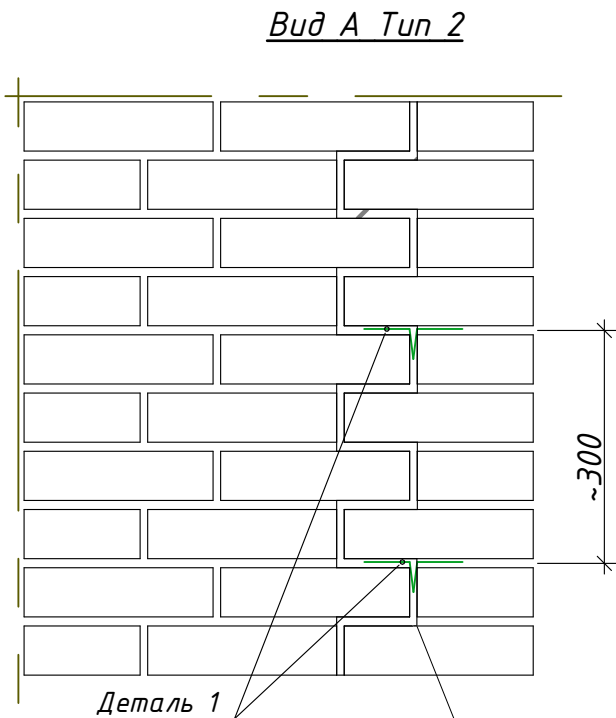
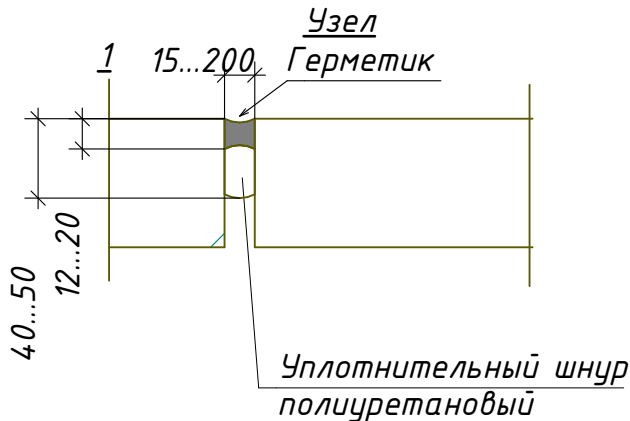
Указания по наружной отделке:

1. Tun I - стены - облицовочный кирпич,
S= 47,70 м² - цвет "баварская кладка";
- Tun I* - колонны - облицовочная плитка из кирпича,
S= 8,16 м² - цвет "баварская кладка" (425 шт);
- Tun II - стены - скандинавская доска
S= 19,90 м² - цвет RAL 7039;
- Tun II* - обшивка балок - скандинавская доска
S= 18,82 м² - цвет RAL 7039;
- Tun III - цоколь - штукатурка
S= 19,60 м² - цвет RAL 7003;
- Tun IV - кровля - фальцевые картины
S= 182,41 м² - цвет - мокрый асфальт RAL 7024;
- Tun V - торцы кровли - листовой металл
S= 12,80 м² - цвет - мокрый асфальт RAL 7024;
- Tun VI - подшивка кровли - деревянная доска
S= 146,53 м² - цвет RAL 7039;
- Tun VII - деревянные фермы - окраска
S= 39,80 м² - цвет RAL 7039;
- Площадь посчитана за вычетом оконных и дверных проемов.
2. Площади и погонные метры наружной отделки
расчитаны по проектным объемам строительства.
3. Требуется корректировка указанных объемов
отделки по фактическим обмерным
показателям после возведения конструкций здания.

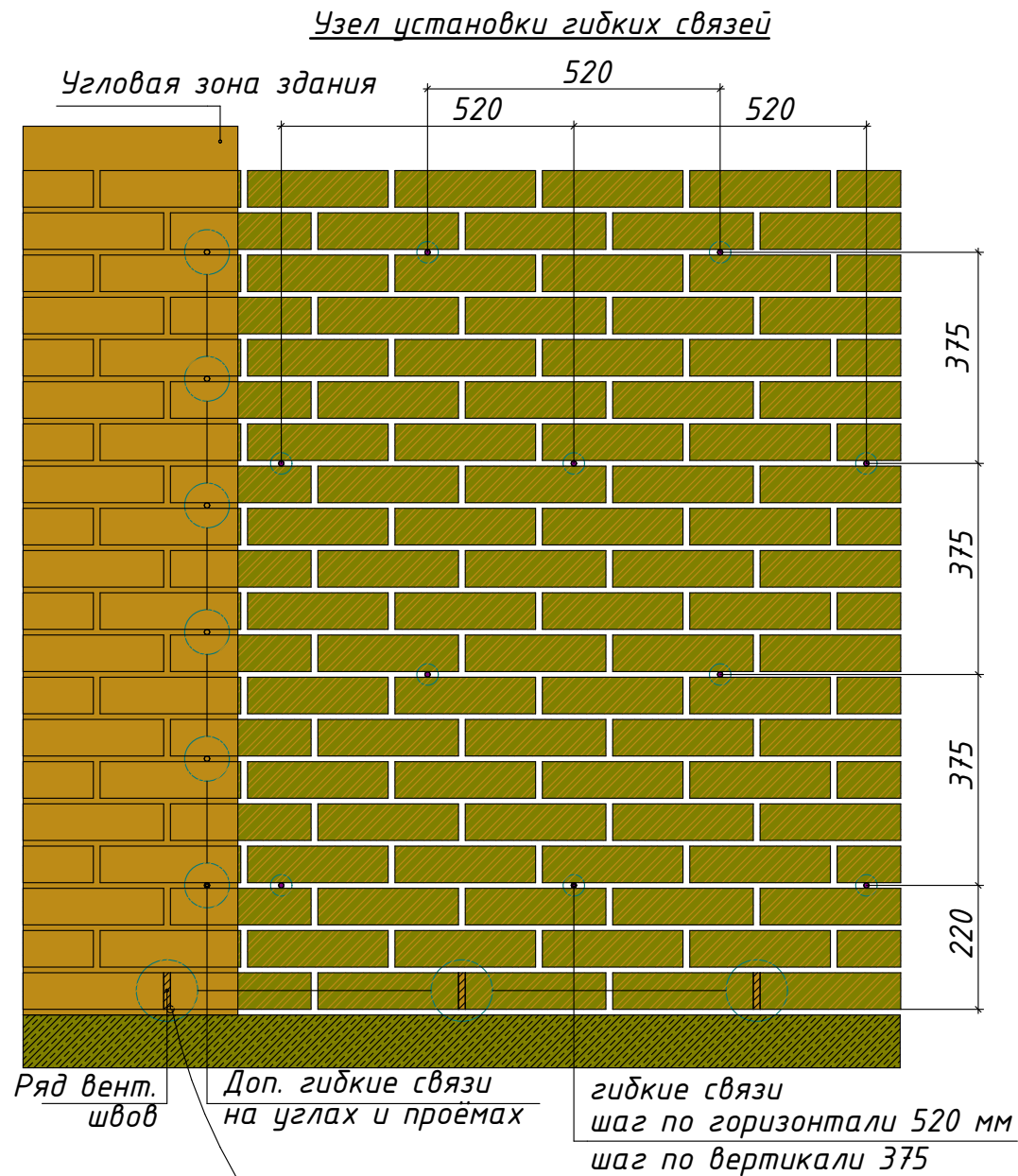
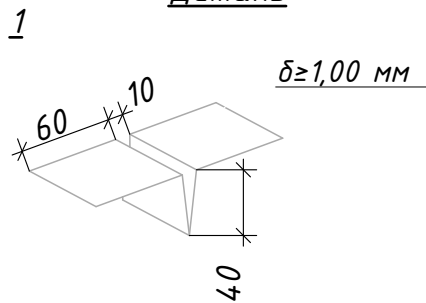
						Фасад 1-2. Фасад В-А	Лист
Изм.	Колуч.	Лист	№Док.	Подп.	Дата		10



Деформационный шов
лицевой кладки



Деталь



Вентиляционная коробочка
Termoclip



1. Расчет кладки выполнен на основании архитектурного проекта, является приблизительным.
2. Расчет кирпича выполнен для размеров 250x120x65 мм (или другое)
3. Вертикальный и горизонтальный швы принимать 10 мм
4. Внешний вид - тип шва определяет заказчик
5. Вентиляционные коробочки располагаются в вертикальных швах кладки с частотой 1 венткоробочка на 3 кирпича.
6. 2 основных ряда венткоробочек располагают в первом ряду кладки и под свесом кровли, дополнительно над и под проемами

Поверочный расчет фундаментной плиты и фундаментов под стойки навеса

1 Сбор нагрузок на фундаментную плиту расположенную в осях «Б-В/1- 2»

Таблица 1.1 – Нагрузка от конструкции кровли на 1 м²

№ п.п.	Наименование нагрузки	Нормативная нагрузка кг/м ²	Коэффициент надежности γ _f	Расчетная нагрузка кг/м ²
1.	Фальцевое покрытие кровли: 5,0кг/м ²	5,0	1,05	5,3
2.	Деревянная обрешетка сечением 25х100 мм с шагом 300 мм, ρ=500 кг/м ³ : (500*0,025*0,1)/0,3=4,2кг/м ²	4,2	1,1	4,6
3.	Деревянная обрешетка сечением 50х50 мм с шагом 300 мм, ρ=500 кг/м ³ : (500*0,05*0,05)/0,3=4,2кг/м ²	4,2	1,1	4,6
4.	Супердиффузионная мембрана: 0,18кг/м ²	0,18	1,2	0,2
5.	Деревянная лаги сечением 50х200 мм с шагом 600 мм, ρ=500 кг/м ³ : (500*0,05*0,2)/0,6=8,3кг/м ²	8,3	1,1	9,1
6.	Пароизоляция: 0,1кг/м ²	0,1	1,2	0,1
7.	Утеплитель минераловатный ρ=140 кг/м ³ , δ=200 мм: 140*0,2=28,0кг/м ²	28,0	1,2	33,6
8.	Деревянная обрешетка сечением 25х100 мм с шагом 400 мм, ρ=500 кг/м ³ : (500*0,025*0,1)/0,4=3,1кг/м ²	3,1	1,1	3,4
9.	Подшивка потолка ГКЛ 12,5 мм 2 слоя: 18,6кг/м ²	18,6	1,2	22,3
10.	Нагрузка от инженерного оборудования: 40кг/м ²	40,0	1,25	50,0
	Итого:	111,7	1,19	133,2

Расчетная нагрузка от конструкции кровли на 1 м.п. стены расположенной в осях «Б-В/1», «Б-В»/2:

$$q = 133,2 * 8/2 = 532,8 \text{ кг/м}$$

Сосредоточенная расчетная нагрузка от конструкции кровли расположенной в осях «Б/1», «Б/2»:

$$Q = 133,2 * (8,59/2 * 8/2) + 515,0 = 2803,4 \text{ кг}$$

Таблица 1.2 – Нагрузка от конструкции пола на 1 м²

№ п.п.	Наименование нагрузки	Нормативная нагрузка кг/м ²	Коэффициент надежности γ_f	Расчетная нагрузка кг/м ²
1.	Наливной пол $\rho=1800\text{кг/м}^3$, $\delta=20$ мм: $1800*0,02=36,0\text{кг/м}^2$	36,0	1,25	45,0
2.	Цементно-песчаная стяжка $\rho=1800\text{кг/м}^3$, $\delta=100$ мм: $1800*0,1=180,0\text{кг/м}^2$	180,0	1,3	234,0
3.	Нагрузка от перегородок: 50кг/м^2	50,0	1,3	65,0
4.	Собственный вес монолитной плиты учтен в п/к SCAD	-	1,1	-
	Итого:	266,0	1,29	344,0

Таблица 1.3 – Нагрузка от конструкции стен 1 этажа на 1 м.п. ($h=2880$ мм)

№ п.п.	Наименование нагрузки	Нормативная нагрузка кг/м	Коэффициент надежности γ_f	Расчетная нагрузка кг/м
1.	Кладка из газобетонных блоков $\rho=500\text{кг/м}^3$, $\delta=300$ мм: $500*0,3*1,86=279,0\text{кг/м}$	279,0	1,2	334,8
2.	Кладка из керамического кирпича $\rho=180\text{кг/м}^3$, $\delta=120$ мм: $1800*0,12*1,86=401,8\text{кг/м}$	401,8	1,1	442,0
3.	Монолитный железобетон $\rho=2500\text{кг/м}^3$, $\delta=350$ мм: $2500*0,35*1,02=892,5$ кг/м	892,5	1,1	981,8
4.	Утеплитель ЭППС $\rho=35\text{кг/м}^3$, $\delta=100$ мм: $35*0,1*1,02=3,6\text{кг/м}$	3,6	1,2	4,3
5.	Штукатурка $\rho=1800\text{кг/м}^3$, $\delta=10$ мм: $1800*0,01*1,02=18,4\text{кг/м}$	18,4	1,3	23,9
	Итого:	1595,3	1,12	1786,8

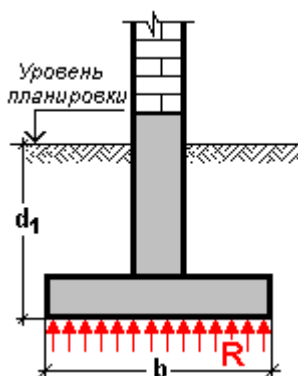
Таблица 1.4 – Нагрузка от конструкции стен 2 этажа на 1 м.п. ($h=4000$ мм)

№ п.п.	Наименование нагрузки	Нормативная нагрузка кг/м	Коэффициент надежности γ_f	Расчетная нагрузка кг/м
1.	Кладка из газобетонных блоков $\rho=500\text{кг/м}^3$, $\delta=300$ мм: $500*0,3*2,98=447,0\text{кг/м}$	447,0	1,2	536,4
2.	Кладка из керамического кирпича $\rho=180\text{кг/м}^3$, $\delta=120$ мм: $1800*0,12*2,98=643,7\text{кг/м}$	643,7	1,1	708,1
3.	Монолитный железобетон $\rho=2500\text{кг/м}^3$, $\delta=350$ мм: $2500*0,35*1,02=892,5$ кг/м	892,5	1,1	981,8
4.	Утеплитель ЭППС $\rho=35\text{кг/м}^3$, $\delta=100$ мм: $35*0,1*1,02=3,6\text{кг/м}$	3,6	1,2	4,3
5.	Штукатурка $\rho=1800\text{кг/м}^3$, $\delta=10$ мм: $1800*0,01*1,02=18,4\text{кг/м}$	18,4	1,3	23,9
	Итого:	2005,2	1,12	2254,5

3 Результат расчета фундаментов расположенных в осях «А/1» и «А/2»

3.1 Предельное давление при расчете деформаций в осях «А/1», «А/2»

Расчет выполнен по СП 22.13330.2016



Расчетные характеристики грунта приняты по таблицам СП

Коэффициенты условий работы

$$\gamma_{c1} = 1,5$$

$$\gamma_{c2} = 1,009$$

Ширина подошвы фундамента b 1 м

Расчетное значение удельного сцепления грунта, залегающего непосредственно под подошвой фундамента c_{II} 2,65 Т/м²

Угол внутреннего трения f_{II} 21,5 град

Глубина заложения фундамента от уровня планировки d_1 1,5 м

Осредненное расчетное значение удельного веса грунтов, залегающих ниже подошвы фундамента γ_{II} 1,87 Т/м³

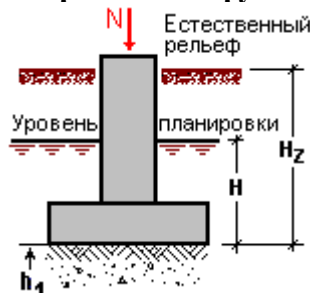
Осредненное расчетное значение удельного веса грунтов, залегающих выше подошвы фундамента γ'_{II} 1,7 Т/м³

Расчетное сопротивление грунта основания R 27,896 Т/м²

3.2 Осадка фундамента расположенного в осях «А/1», «А/2»

Расчет выполнен по СП 22.13330.2016

Рассматриваемый фундамент



Глубина заложения подошвы фундамента от уровня планировки, H 1,5 м

Глубина заложения подошвы фундамента относительно естественного рельефа, H_z 1,5 м

Планировка отсутствует

Вывод

По результатам расчета установлено:

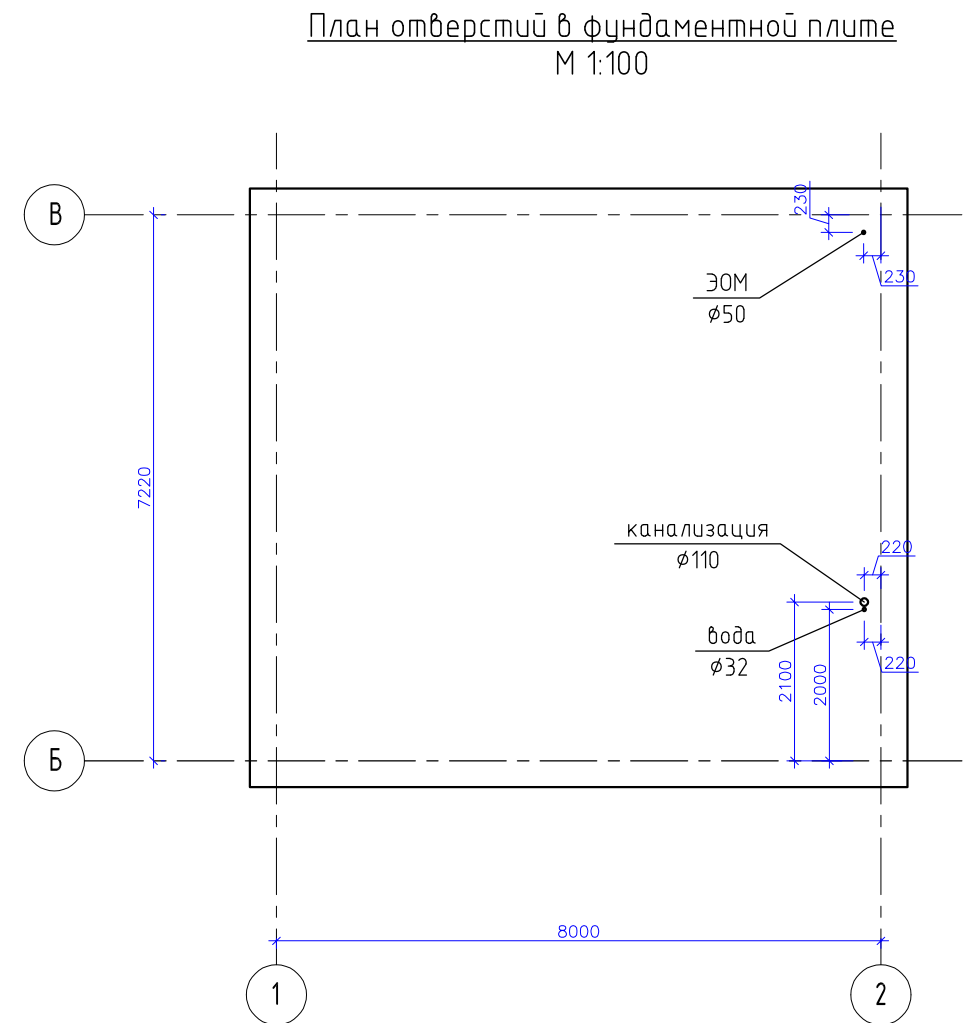
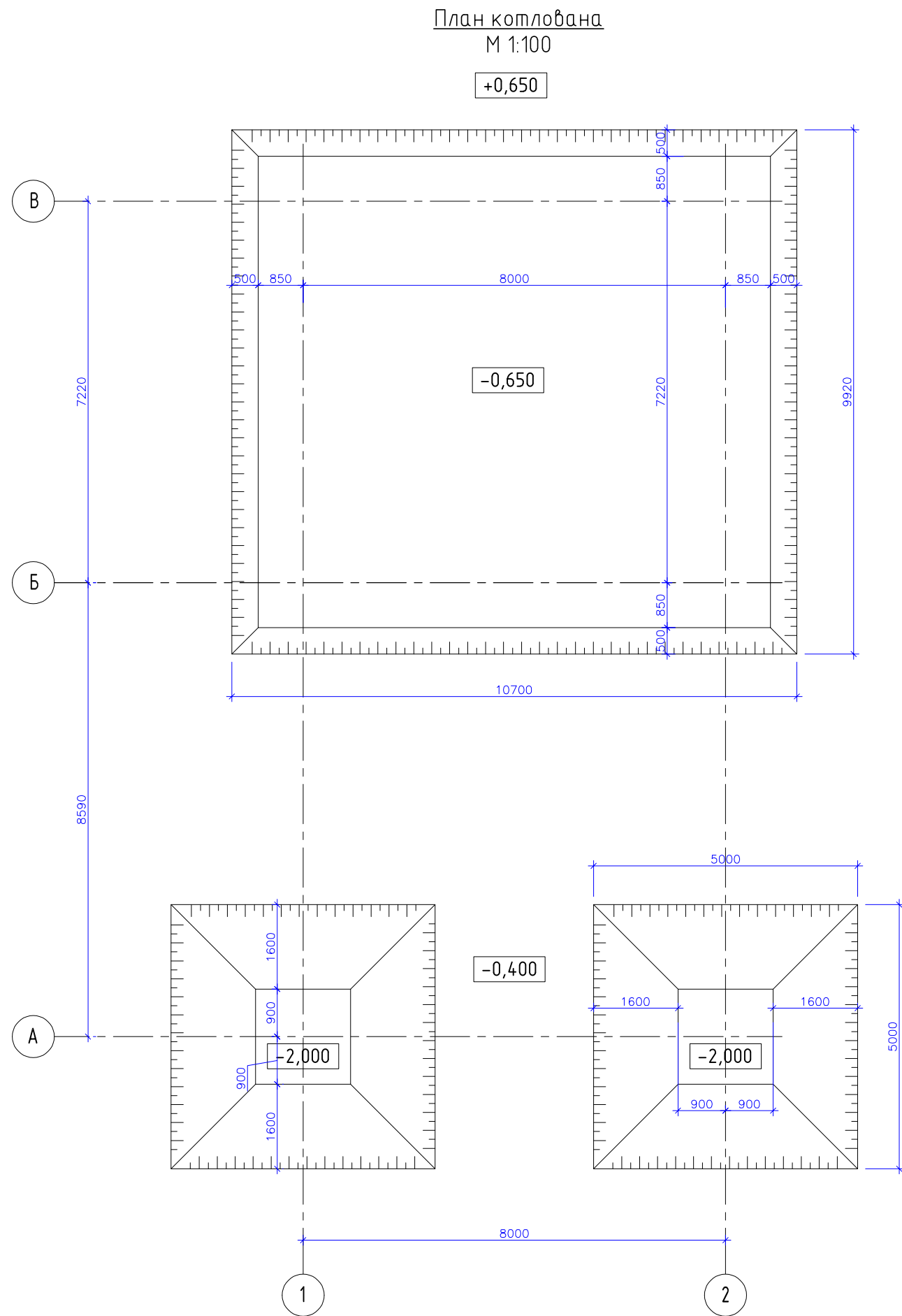
1. При разработки конструктивных решений (проектной документации) для фундаментов расположенных в осях «А/1», «А/2» необходимо предусмотреть конструкции столбчатых фундаментов из монолитного железобетона с поперечным сечением подколонной части 0,34x0,34 м и высотой 1,2 м. Подошву столбчатого фундамента предусмотреть с габаритами в плане 1,0x1,0 м и высотой 0,3 м. Армирование подошвы выполнить с помощью сетки, в продольном и поперечном направлении Ø12 мм класса А500С с шагом 200 мм. Продольное армирование подколонной части выполнить отдельными арматурными стержнями Ø16 мм класса А500С в количестве 4 шт. Поперечное армирование подколонной части выполнить хомутами из арматуры Ø8 мм класса А240 с шагом 200 мм. Минимальный защитный слой принять 40 мм. Класс бетона принять не менее В20. Максимальный коэффициент использования составляет – **0,26** (Расчетное сопротивление грунтового основания);

2. При разработки конструктивных решений (проектной документации) для монолитных колонн расположенных в осях «А/1», «А/2» необходимо предусмотреть конструкции из монолитного железобетона с поперечным сечением 0,34x0,34 м. Продольное армирование колонн выполнить отдельными арматурными стержнями Ø16 мм класса А500С в количестве 4 шт. Поперечное армирование колонн выполнить хомутами на высоту 1 м от подклонника и верха колонны с шагом 100 мм, а в средней части шаг хомутов принять 200 мм. Хомуты выполнить из арматуры Ø8 мм класса А240.

3. При разработки конструктивных решений (проектной документации) для фундаментной плиты расположенной в осях «Б-В/1-2» необходимо предусмотреть плиту толщиной 250 мм с защитным слоем не менее 40 мм. Армирование плиты выполнить отдельными арматурными стержнями Ø12 мм А500С вдоль буквенных и цифровых осей в нижнем и верхнем сечении фундаментной плиты. В угловых зонах расположенных в осях «Б/1» и «Б/2» необходимо установить поперечное армирование в виде шпилек с шагом 100 мм вдоль буквенных и цифровых осей из арматуры Ø8 мм класса А240. Анкеровку поперечной арматуры выполнить путем загиба. Зона установки поперечного армирования в плане составляет – 500x500 мм. Класс бетона принять не менее В20. Максимальный коэффициент использования составляет – **0,85** (Прочности при действии поперечной силы в соответствии с п.8.1.55 СП 63);

4. При разработки конструктивных решений (проектной документации) в части сопряжения монолитных железобетонных колонн расположенных в осях «А/1» и «А/2» и стен расположенных в осях «Б/1» и «Б/2» необходимо выполнить монтаж стальной балки сечением 35Б2 (ГОСТ 57837-2017) из класса стали С245. Максимальный коэффициент использования составляет – **0,682** (Устойчивость плоской формы изгиба при действии момента).

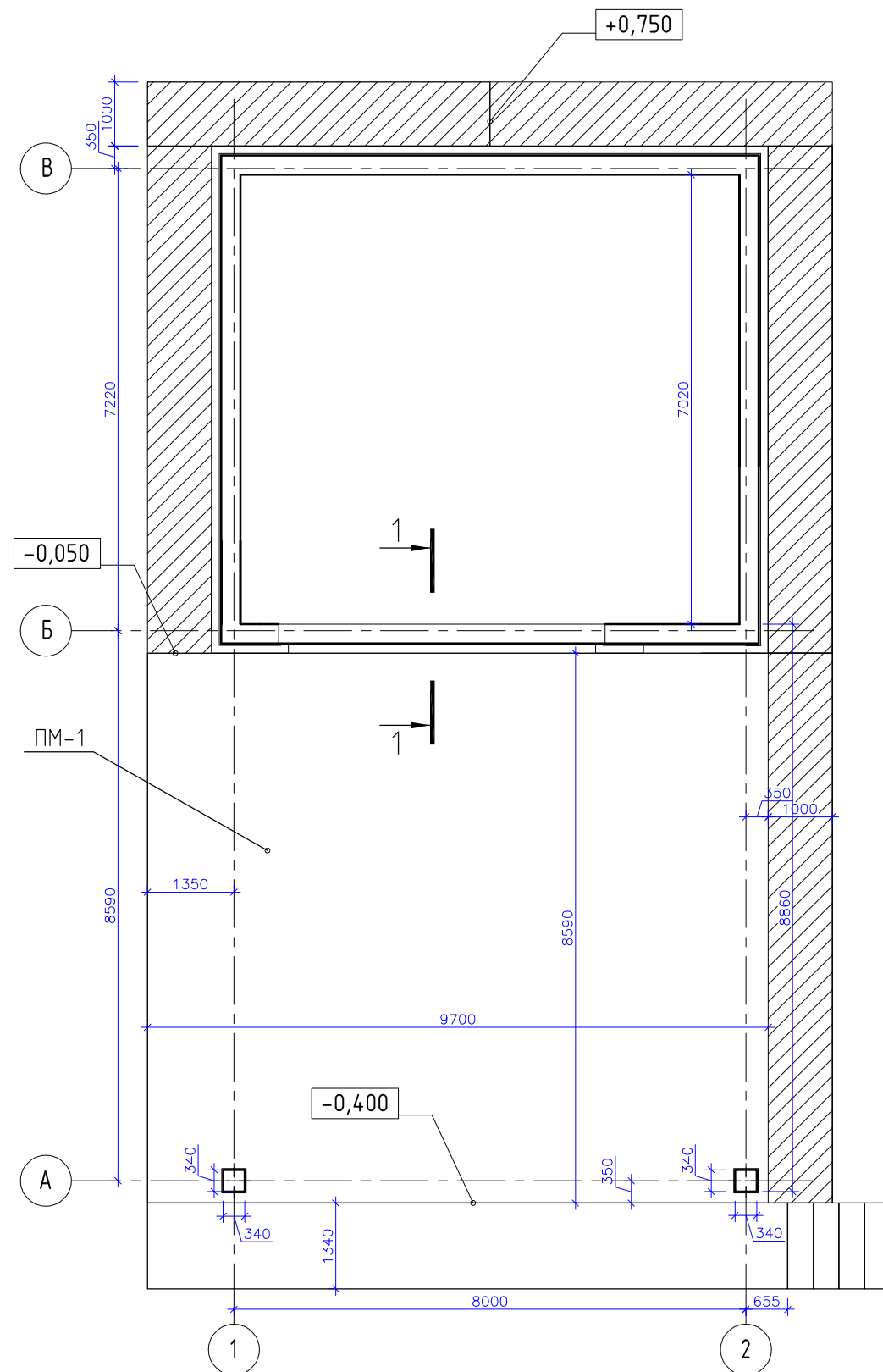
инв. N подл	подпись и дата	взам. инв. N



						25-005-КР			
						Гараж с навесом, расположенный по адресу: Тульская область, Ясногорский район, М.О Ивановское, дер. Григорьевское, ул. Садовая, 13			
Изм.	Колуч	Лист	№ док.	Подпись	Дата	Конструктивные решения	Стадия	Лист	Листов
Разраб.	Золочевский	Золочевский					Р	3	
Проверил	Билько					План котлована, план отверстий в фундаментной плите		ИП Стенькин А.Ю. tydom-proekt.ru +7 (495) 165-63-45	
ГИП	Стенькин								

инв. N подл	подпись и дата	взам. инв. N

План монолитной плиты въезда в гараж ПМ-1 и отмостки
М 1:100

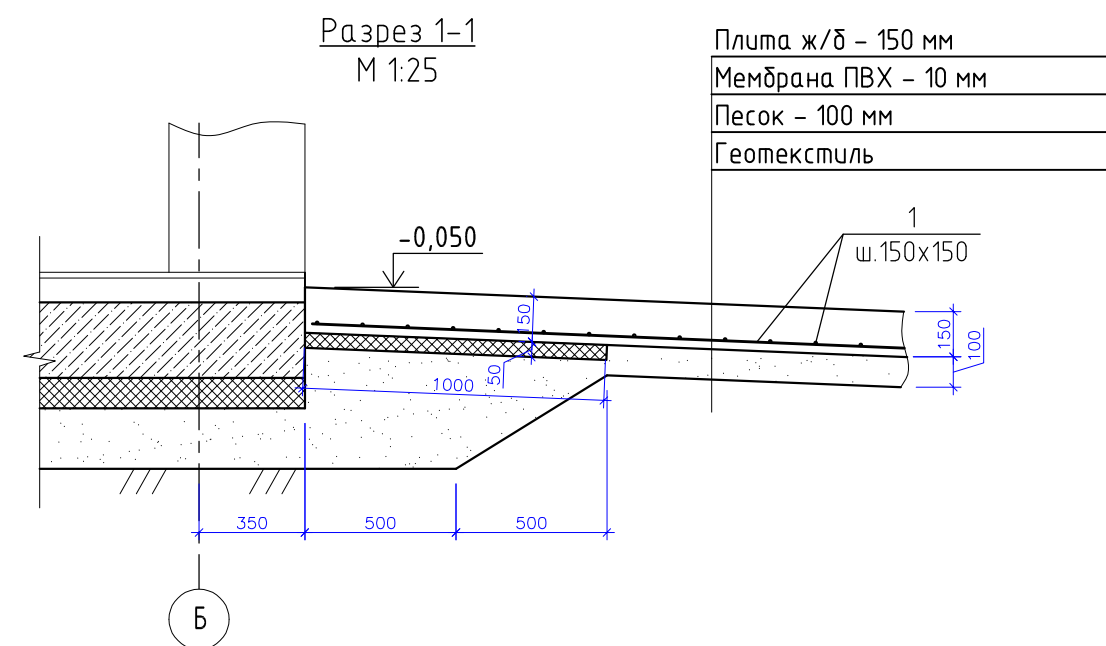


Условные обозначения:



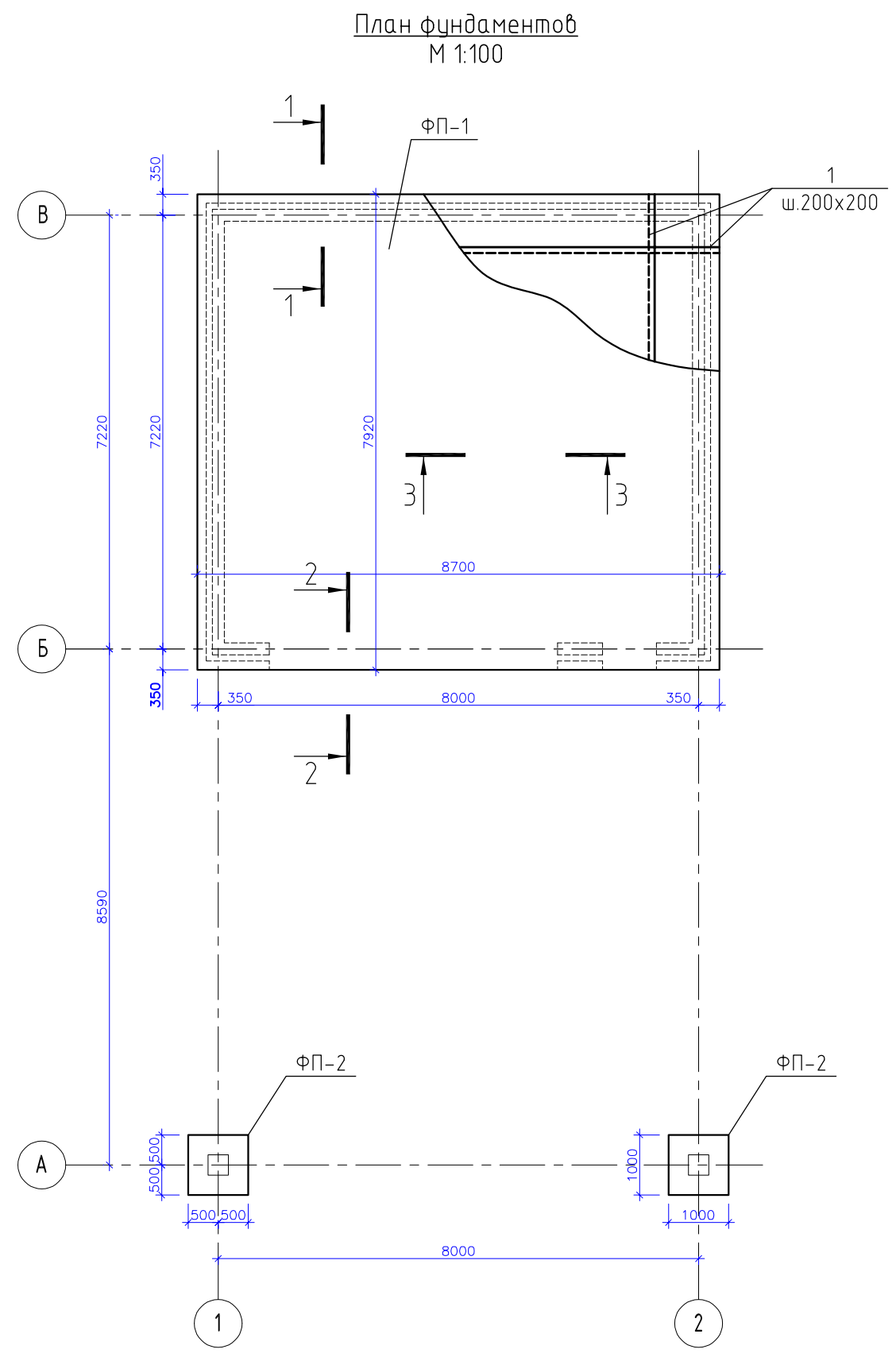
Спецификация элементов

Поз.	Обозначение	Наименование	Кол.	Масса ед., кг.	Примеч.
Въезд в гараж ПМ-1					
1	ГОСТ 34028-2016	Ø6 А500С	п.м.	1167	0,222 259,2 кг
		Бетон В20 W6 F100	12,5		м3
		Мембрана ПВХ	85		м2
		Песок	8,5		м3

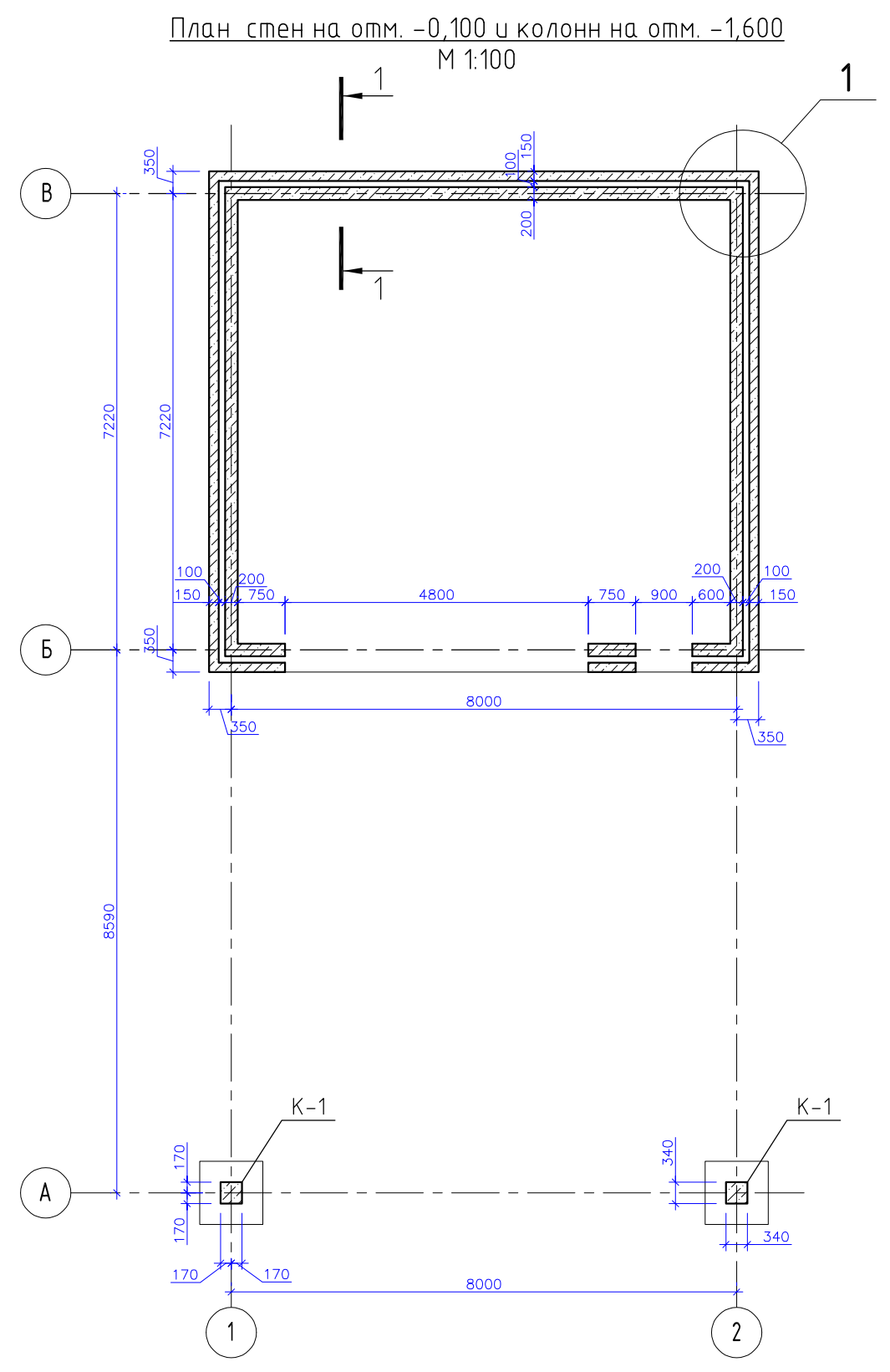


Примечание:
1. Отверстия в отмостке смотреть в разделе АР

25-005-КР					
Гараж с навесом, расположенный по адресу: Тульская область, Ясногорский район, М.О Ивановское, дер. Григорьевское, ул. Садовая, 13					
Изм.	Колуч	Лист	Н док.	Подпись	Дата
Разраб.	Золочевский	Золочевский			
Проверил	Билько				
ГИП				Стенькин	Стенькин
План отмостки, Разрез 1-1				ИП Стенькин А.Ю. mydom-proekt.ru +7 (495) 165-63-45	

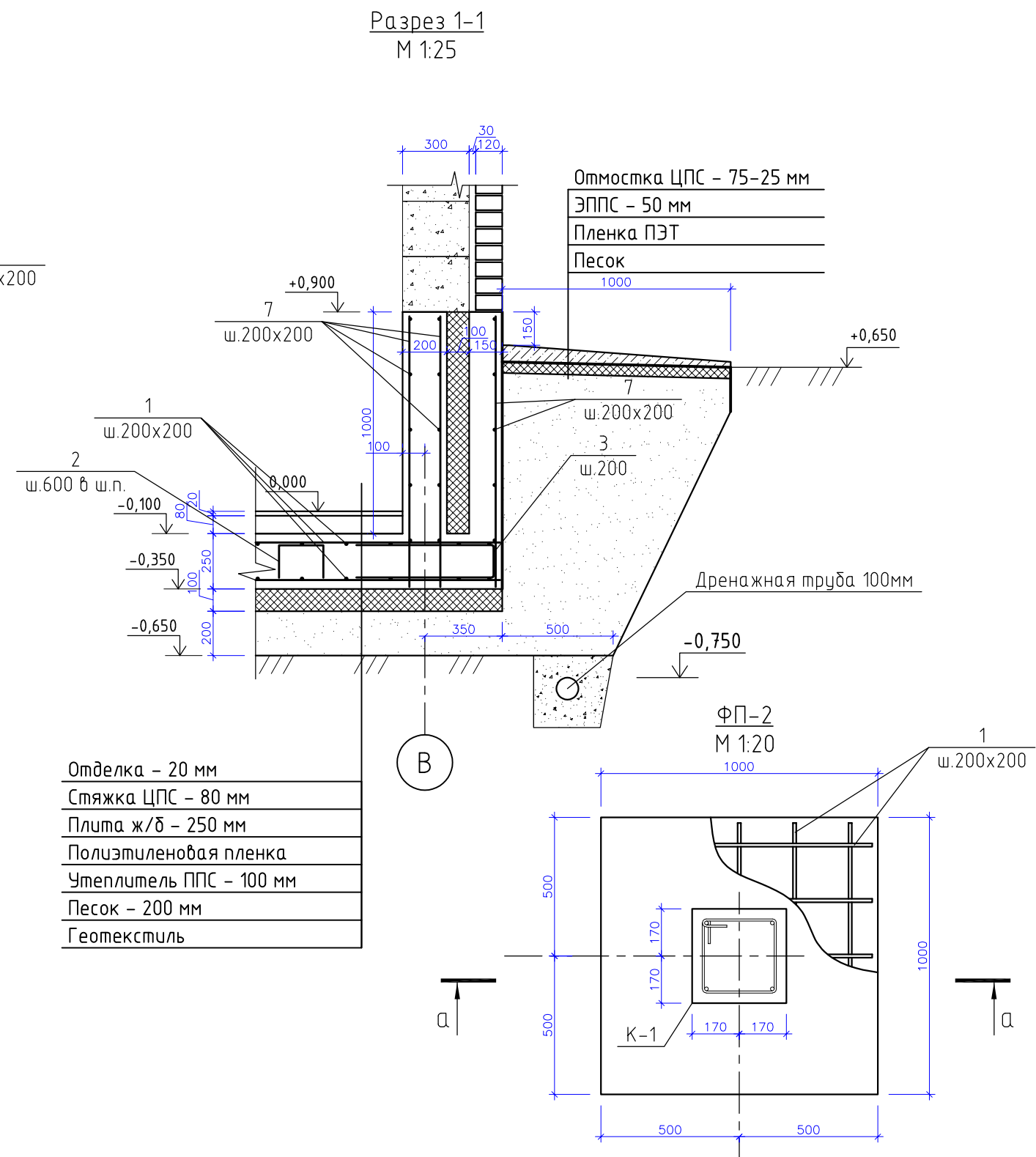
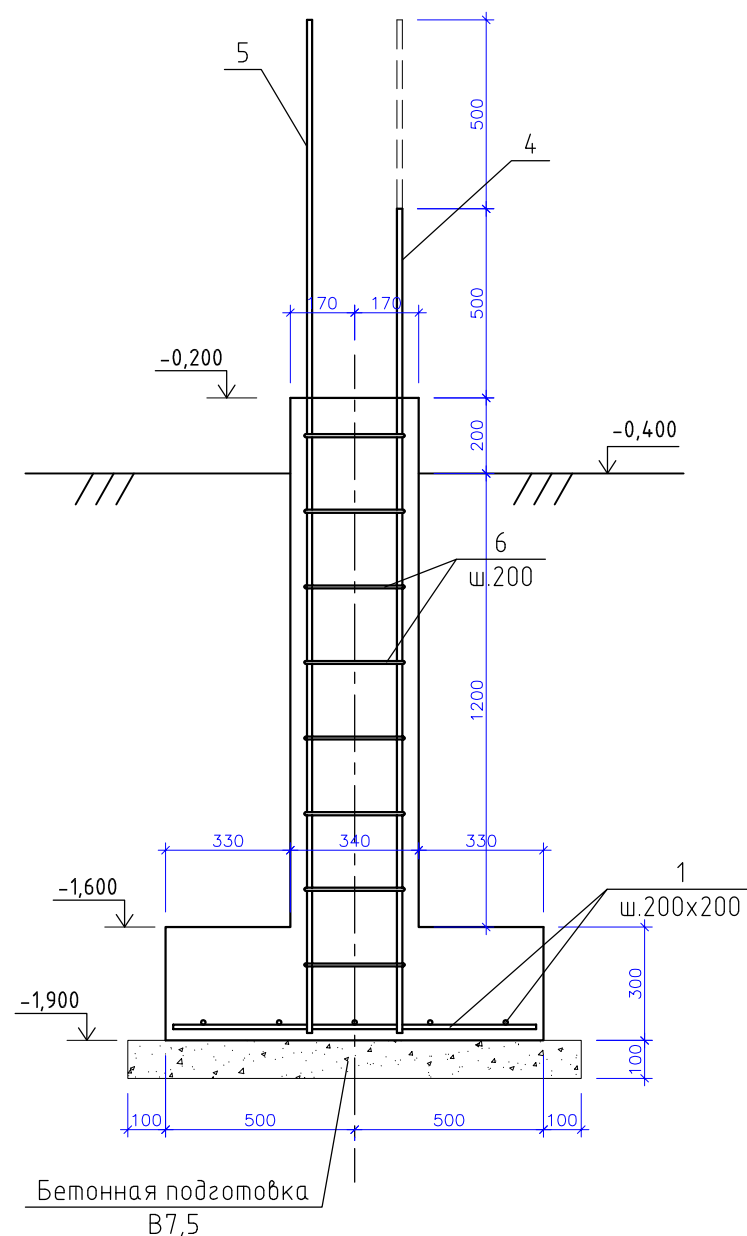
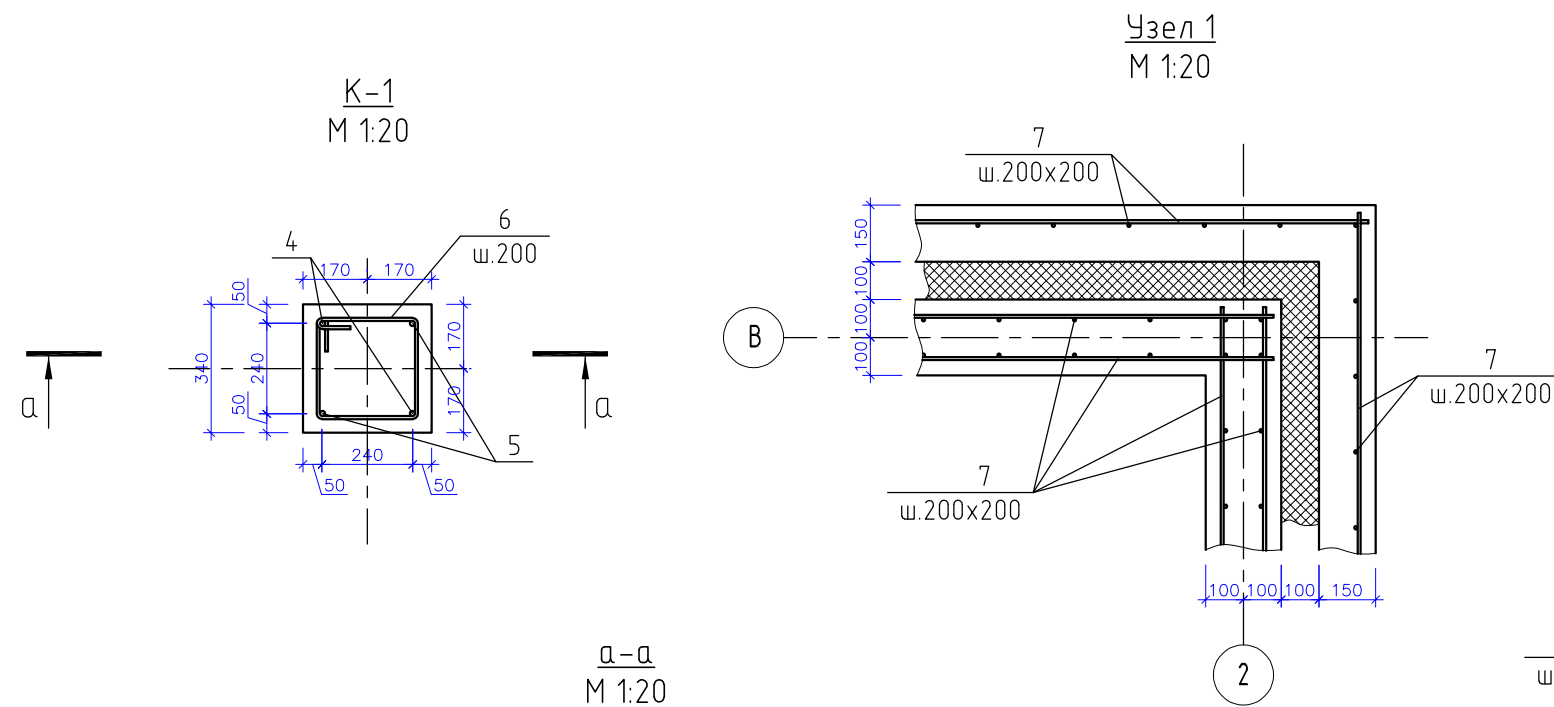


Примечание:
1.Смотреть совместно с листами 6, 7



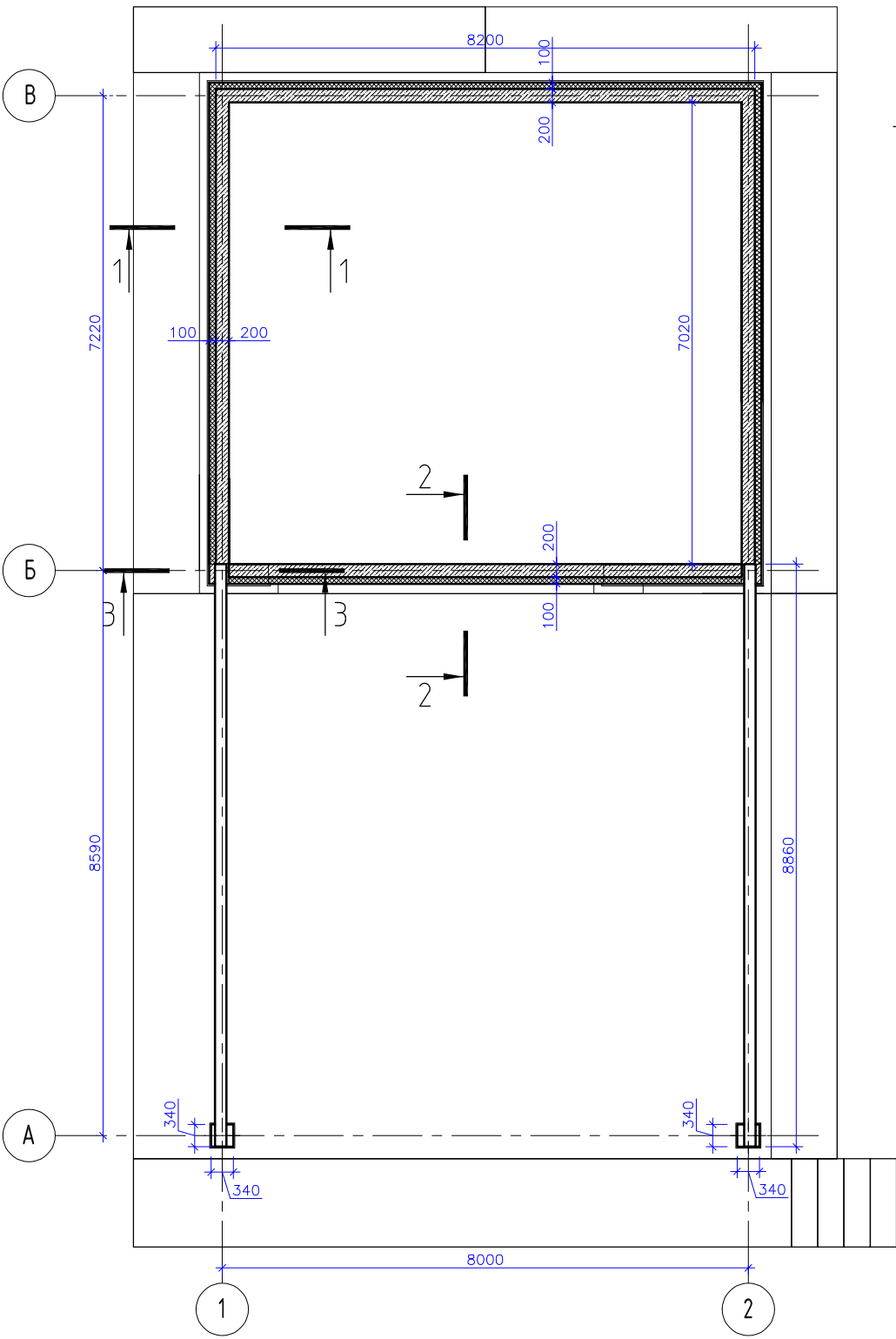
						25-005-КР			
						Гараж с навесом, расположенный по адресу: Тульская область, Ясногорский район, М.О Ивановское, дер. Григорьевское, ул. Садовая, 13			
Изм.	Колуч	Лист	№ док.	Подпись	Дата	Конструктивные решения	Стадия	Лист	Листов
Разраб.	Золочевский	Золочевский					Р	5	
Проверил	Билько					План фундаментов, план стен на отм. -0,100 и колонн на отм. -1,600	 ИП Стенькин А.Ю. tydom-proekt.ru +7 (495) 165-63-45		
ГИП	Стенькин								

инв. N подл	подпись и дата	взам. инв. N

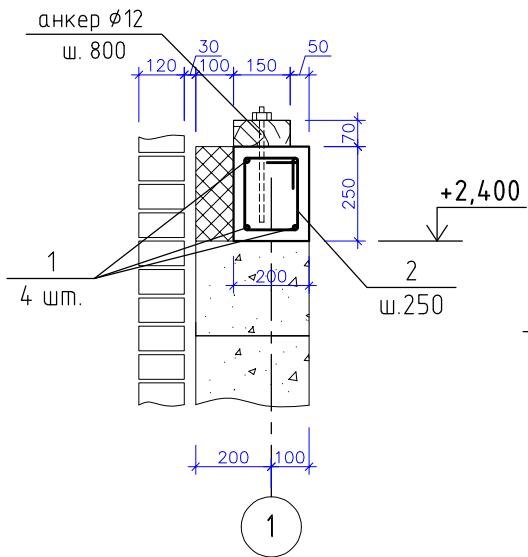


						25-005-КР			
						Гараж с навесом, расположенный по адресу: Тульская область, Ясногорский район, М.О Ивановское, дер. Григорьевское, ул. Садовая, 13			
Изм.	Колуч	Лист	Н док.	Подпись	Дата	Конструктивные решения	Стадия	Лист	Листов
Разраб.	Золочевский	Золочевский					Р	6	
Проверил	Билько								
						ФП-2, К-1, Узел 1, Разрез 1-1, Разрез а-а	 ИП Стенькин А.Ю. tydom-proekt.ru +7 (495) 165-63-45		
ГИП	Стенькин								

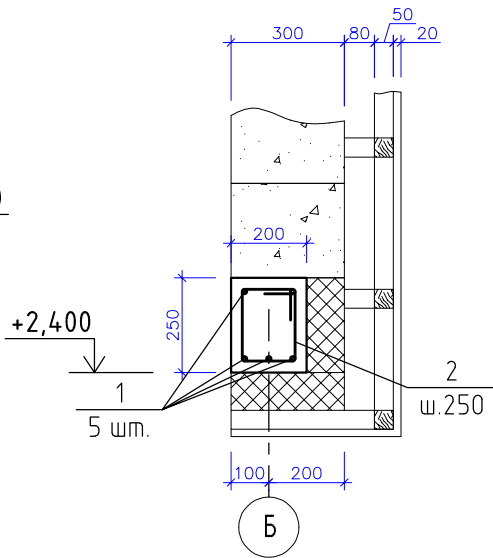
План монолитных поясов
М 1:100



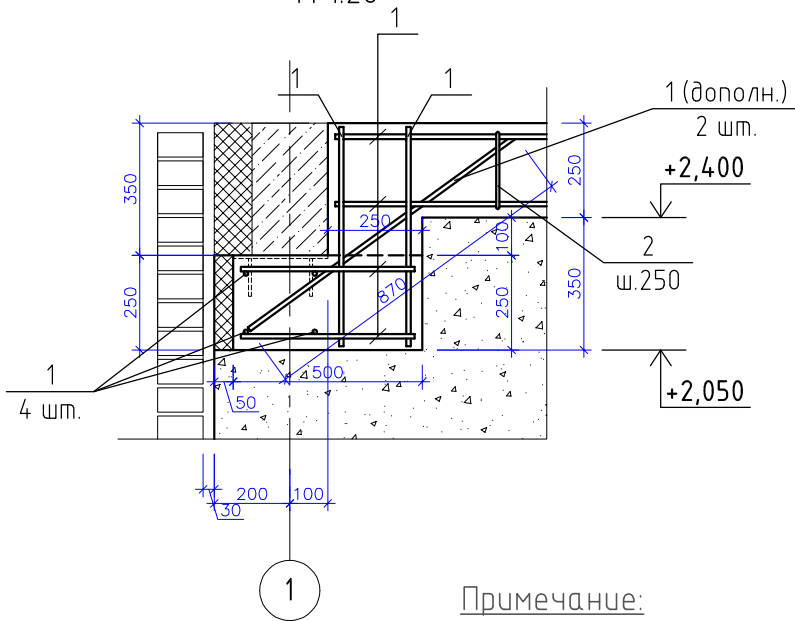
1-1
М 1:20



2-2
М 1:20



3-3
М 1:20



Ведомость деталей

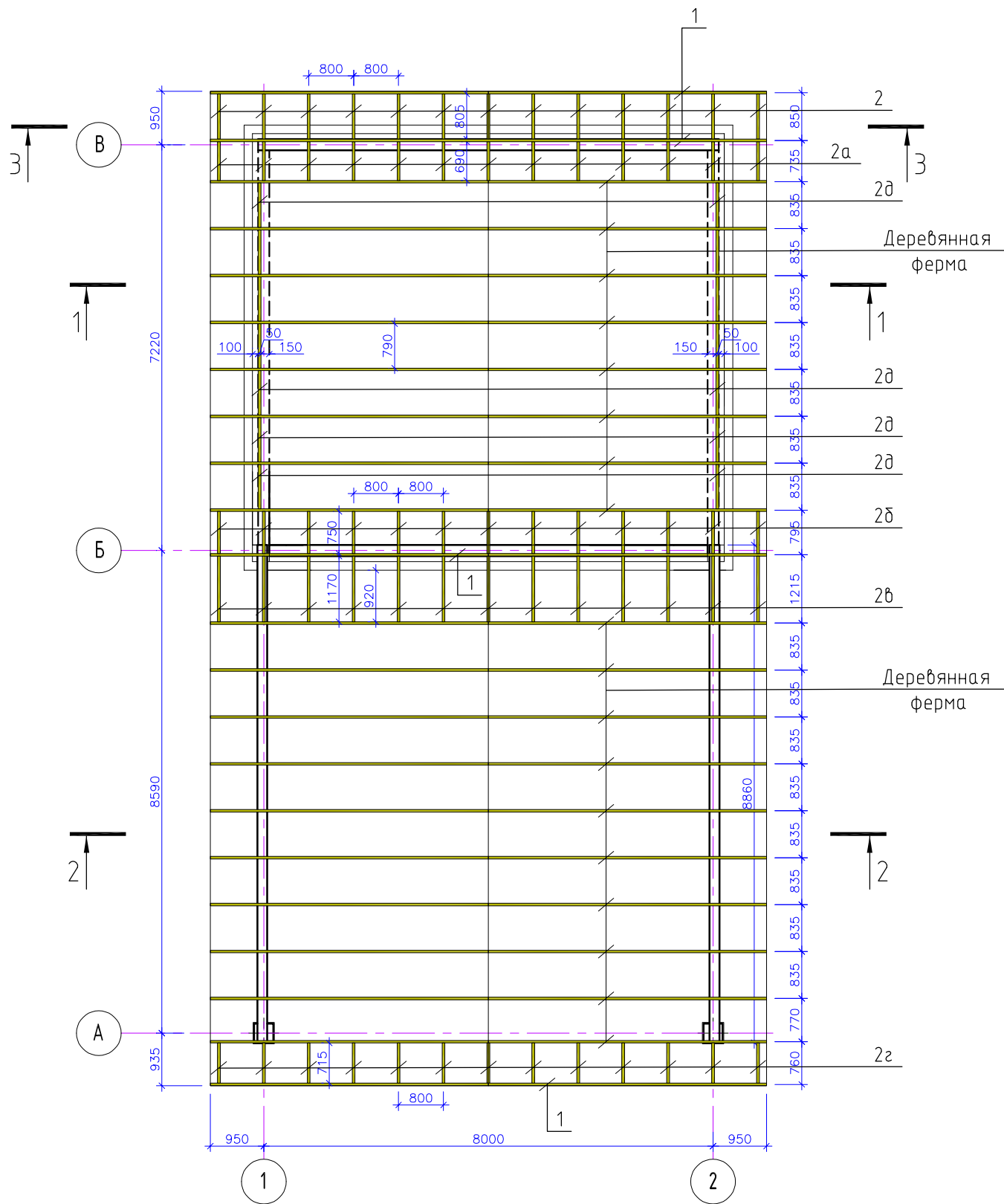
Поз.	Эскиз
2	

Примечание:
1. Данный лист рассматривать совместно с листами 11, 12

						25-005-КР			
						Гараж с навесом, расположенный по адресу: Тульская область, Ясногорский район, М.О Ивановское, дер. Григорьевское, ул. Садовая, 13			
Изм.	Колуч	Лист	Н док.	Подпись	Дата	Конструктивные решения	Стадия	Лист	Листов
Разраб.		Золочевский					Р	10	
Проверил		Билько							
						План монолитных поясов, разрезы		ИП Стенькин А.Ю. tydom-proekt.ru +7 (495) 165-63-45	
ГИП		Стенькин							

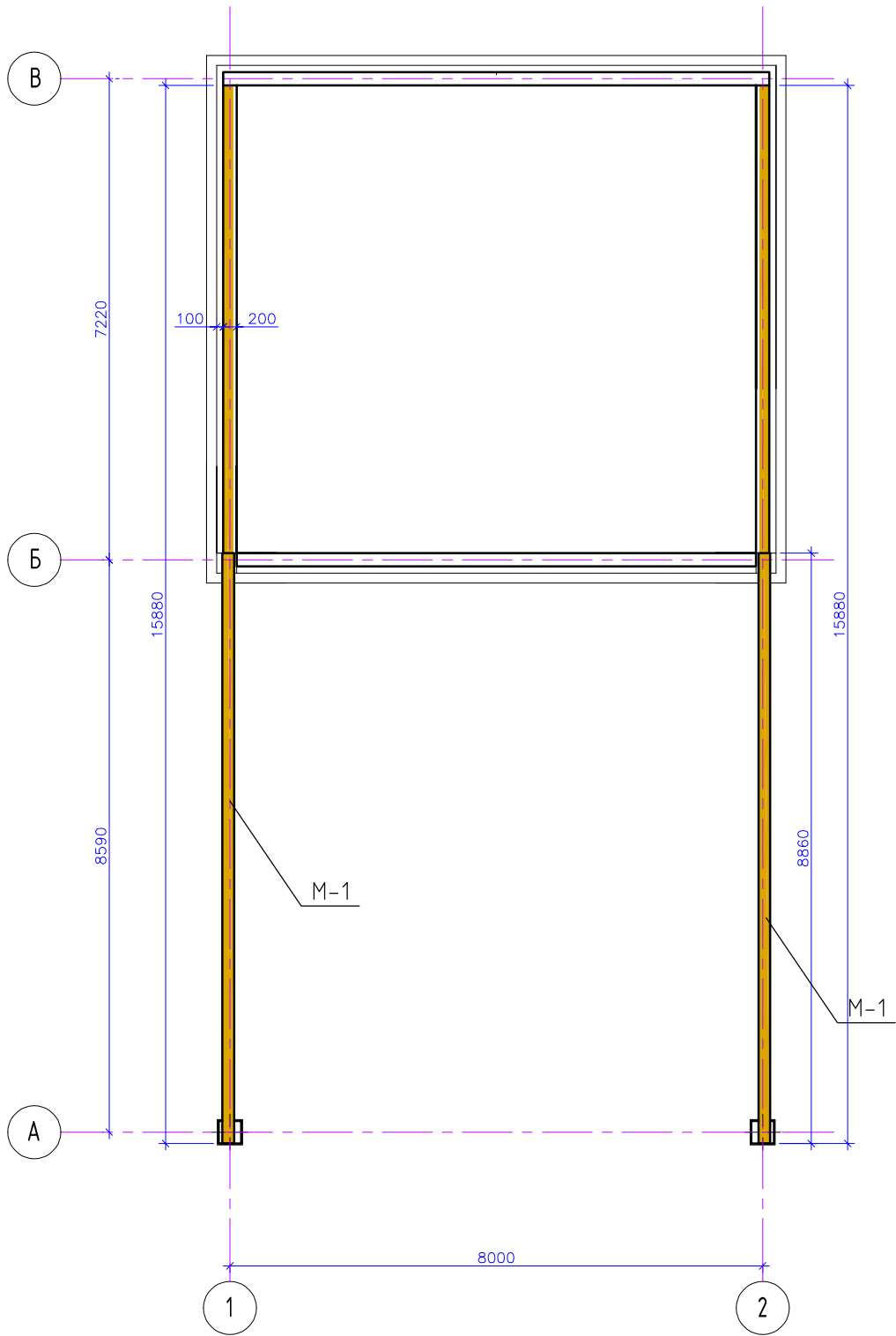
инв. N подл	подпись и дата	взам. инв. N

План стропильной системы
М 1:100

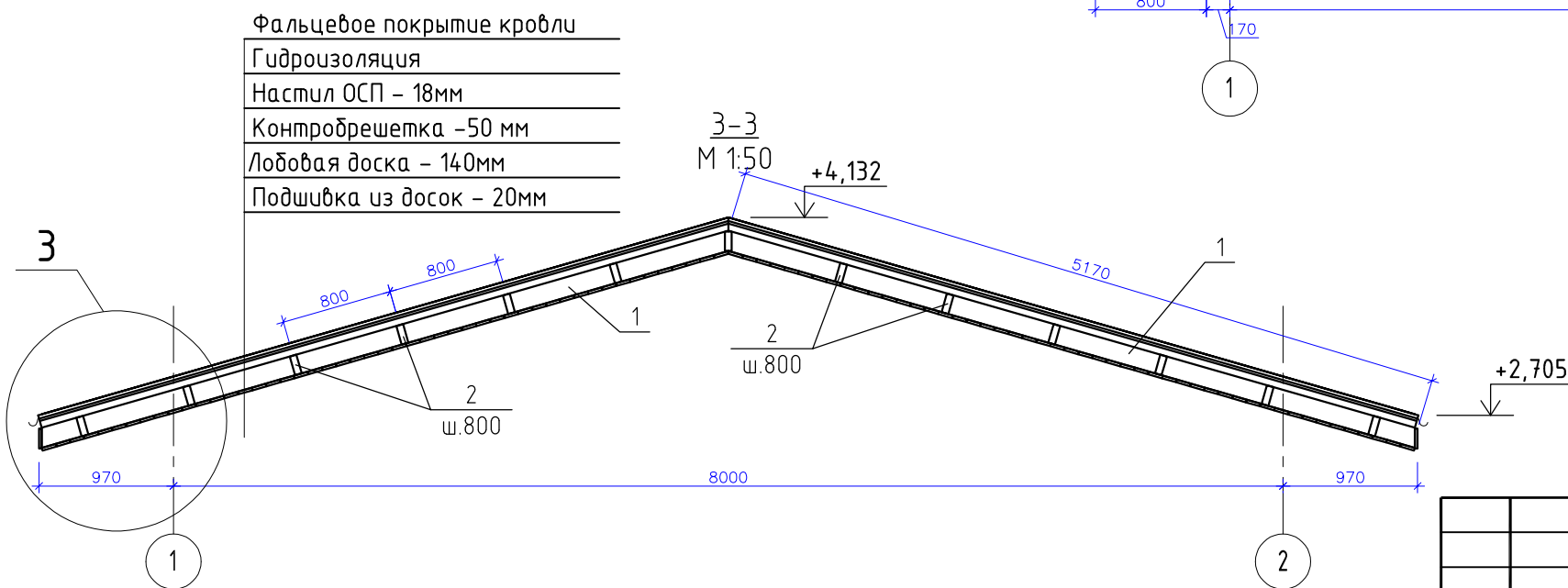
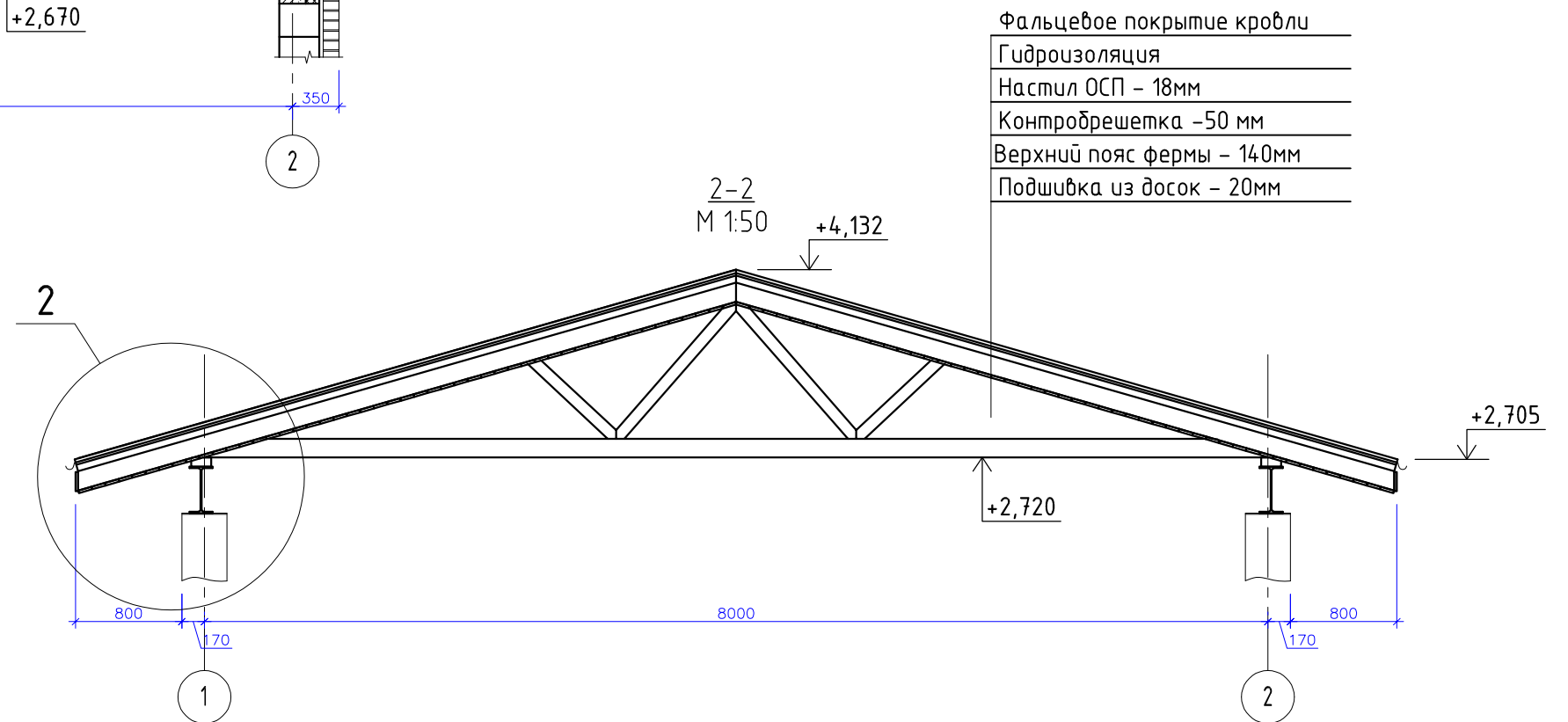
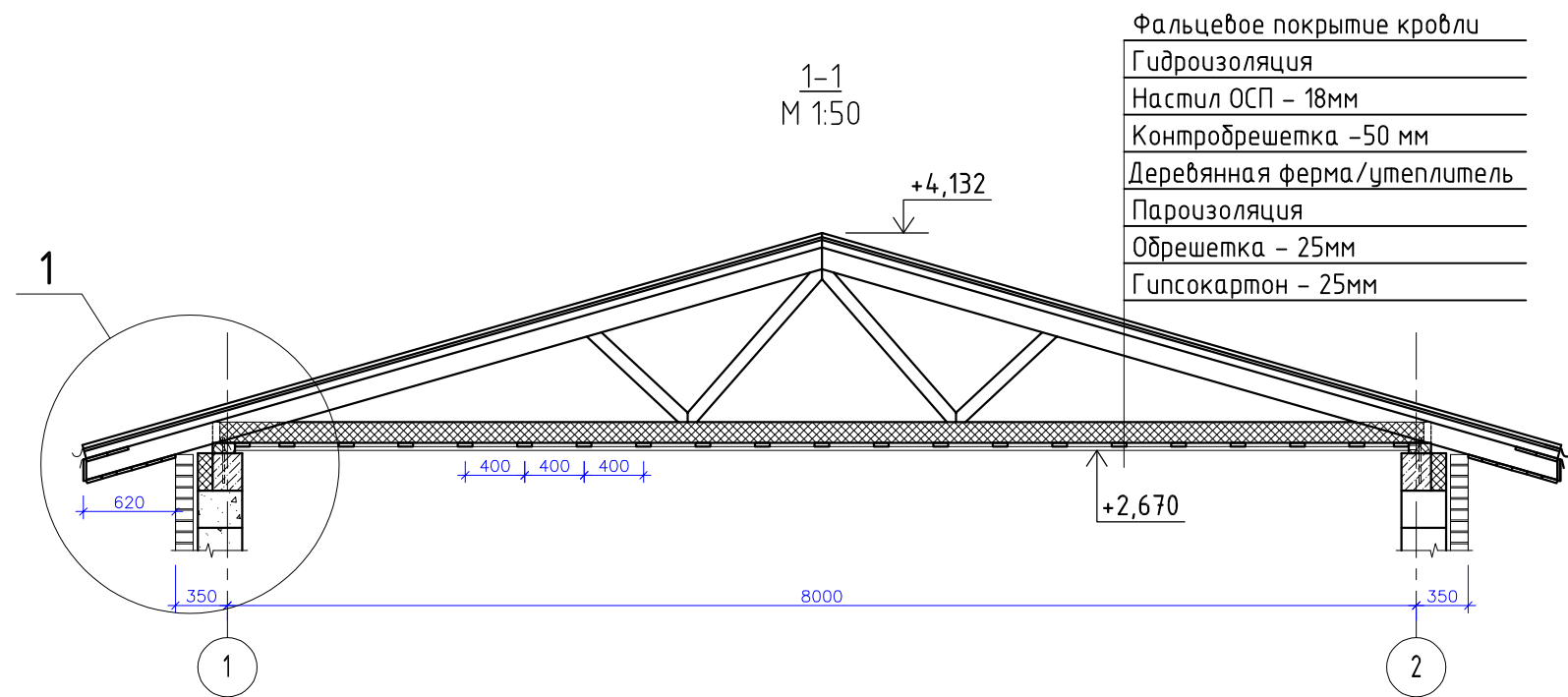


Примечание:
1. Данный лист рассматривать совместно с листами 14, 15

План мауэрлата
М 1:100



						25-005-КР			
						Гараж с навесом, расположенный по адресу: Тульская область, Ясногорский район, М.О Ивановское, дер. Григорьевское, ул. Садовая, 13			
Изм.	Колуч	Лист	№ док.	Подпись	Дата	Конструктивные решения	Стадия	Лист	Листов
Разраб.	Золочевский	Золочевский					Р	13	
Проверил	Билько					План стропильной системы, План мауэрлата	 ИП Стенькин А.Ю. tydom-proekt.ru +7 (495) 165-63-45		
ГИП	Стенькин								



Примечание:

1. Данный лист рассматривать совместно с листами 13, 15

						25-005-КР			
						Гараж с навесом, расположенный по адресу: Тульская область, Ясногорский район, М.О Ивановское, дер. Григорьевское, ул. Садовая, 13			
Изм.	Колуч	Лист	Н док.	Подпись	Дата	Конструктивные решения	Стадия	Лист	Листов
Разраб.	Золочевский	Золочевский					Р	14	
Проверил	Билько					Разрезы стропильной системы.	 ИП Стенькин А.Ю. tydom-proekt.ru +7 (495) 165-63-45		
ГИП	Стенькин								

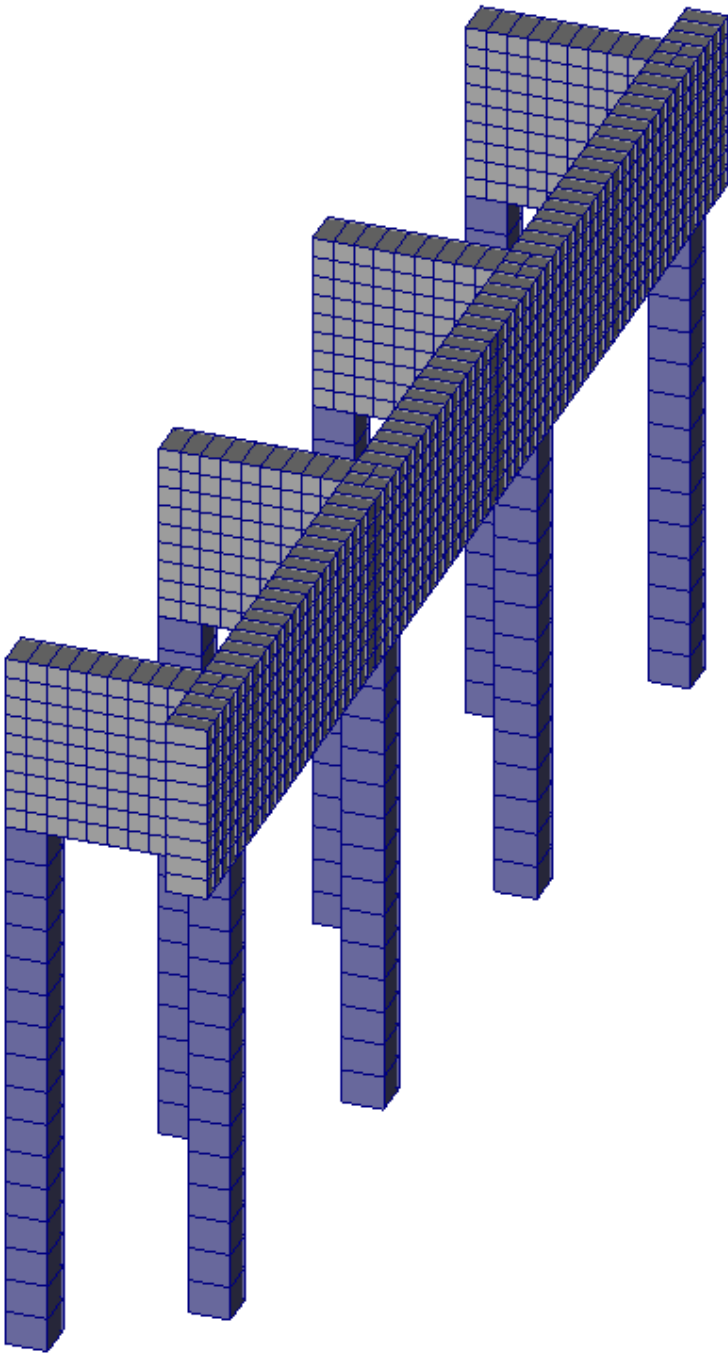


Рисунок 1 – Общий вид расчетной схемы

Компания	Расчеты	РР
----------	---------	----

ВЫЧИСЛЕНИЕ ЖЕСТКОСТИ ОПОР ПО БОКОВОЙ ПОВЕРХНОСТИ ДЛЯ СВАИ 5.

В расчетной схеме, взаимодействие сваи с грунтом, принято, как взаимодействие балки и упругого основания (балка на упругом основании с переменным коэффициентом постели).

Приведем пример определения жесткости опоры, расположенной в узле 1112, расположенной на глубине $z=0,25$ м (абс. -0,25).

Где z - глубина расположения сечения сваи в грунте, для которой определяется коэффициент постели, по отношению к подошве ростверка при низком ростверке.

К узлу 1112 примыкают элементы: 988 и 987.

Вычисляем жесткость для элемента: 988

$$C_{x-988} = \alpha_x \cdot \frac{K_z \cdot Z}{\gamma_{cz}} \cdot b_p \cdot h_i = 0,958 \cdot \frac{4667 \cdot 0,125}{1} \cdot 0,95 \cdot 0,25 = 133 \frac{\text{кН}}{\text{м}}$$

Вычисляем жесткость для элемента: 987

$$C_{x-987} = \alpha_x \cdot \frac{K_z \cdot Z}{\gamma_{cz}} \cdot b_p \cdot h_i = 0,958 \cdot \frac{4667 \cdot 0,375}{1} \cdot 0,95 \cdot 0,25 = 398 \frac{\text{кН}}{\text{м}}$$

где K_z — значение коэффициента пропорциональности в зависимости от слоя грунта;

α_x - значение определено выше в отчете

b_p — условная ширина сваи, м,

h_i — шаг пружинных опор в принятой расчетной схеме

Z — глубина до середины элемента

$$C_{x(1112)} = \frac{133}{2} + \frac{398}{2} = 265 \left(\frac{\text{кН}}{\text{м}} \right)$$

Аналогично определяем C_y

$$C_{y-988} = \alpha_y \cdot \frac{K_z \cdot Z}{\gamma_{cz}} \cdot b_p \cdot h_i = 0,981 \cdot \frac{4667 \cdot 0,125}{1} \cdot 0,95 \cdot 0,25 = 136 \frac{\text{кН}}{\text{м}}$$

$$C_{y-987} = \alpha_y \cdot \frac{K_z \cdot Z}{\gamma_{cz}} \cdot b_p \cdot h_i = 0,981 \cdot \frac{4667 \cdot 0,375}{1} \cdot 0,95 \cdot 0,25 = 408 \frac{\text{кН}}{\text{м}}$$

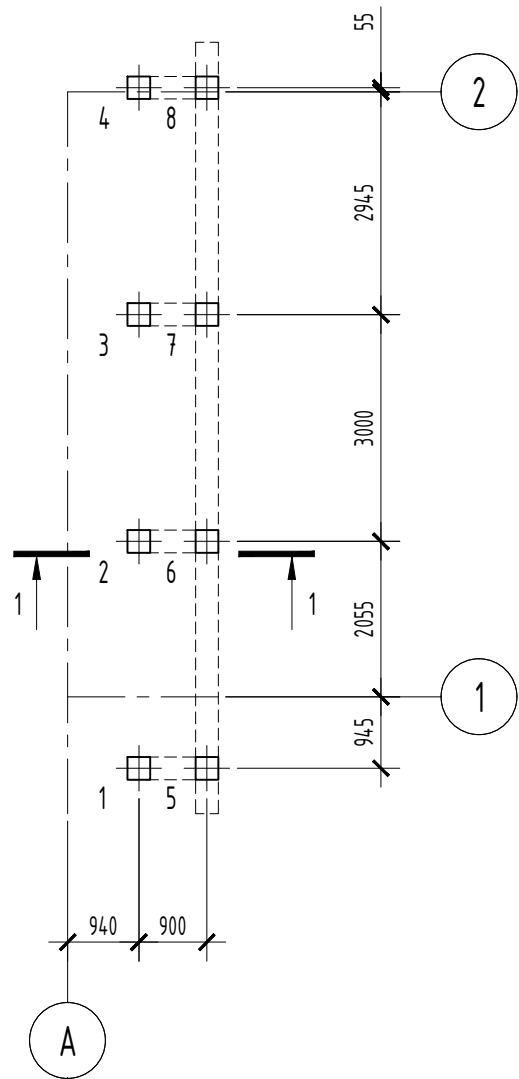
$$C_{y(1112)} = \frac{136}{2} + \frac{408}{2} = 272 \left(\frac{\text{кН}}{\text{м}} \right)$$

Таблица к разделу расчета жесткости опор по боковой поверхности для сваи

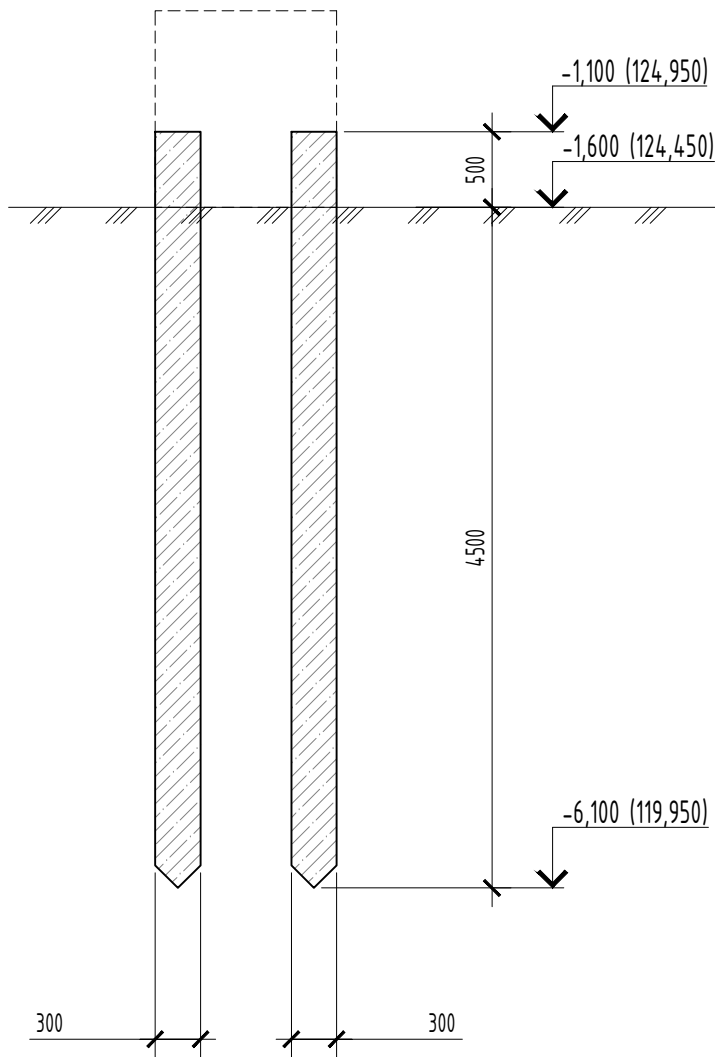
Узел	Отм.	z, м	ИГИ	$K_z, \frac{\text{кН}}{\text{м}^4}$	$C_x, \frac{\text{кН}}{\text{м}}$	$C_y, \frac{\text{кН}}{\text{м}}$	$\frac{0.95}{k}$	$C_x^*, \frac{\text{кН}}{\text{м}}$	$C_y^*, \frac{\text{кН}}{\text{м}}$	$C_x^*(\text{Ун.}), \frac{\text{кН}}{\text{м}}$	$C_y^*(\text{Ун.}), \frac{\text{кН}}{\text{м}}$
14	0	0	3	4667	66,3	68	1	66,3	68	57,2	58,6
1112	-0,25	0,25	3	4667	265	272	0,31	82,3	84,3	69,9	71,7
1111	-0,5	0,5	3	4667	517	530	0,387	200	205	197	202
1110	-0,75	0,75	1	4480	764	783	1	764	783	757	776
1109	-1	1	1	4480	1019	1044	1	1019	1044	1011	1036
1108	-1,25	1,25	1	4480	1274	1305	1	1274	1305	1266	1297
1107	-1,5	1,5	1	4480	1529	1566	1	1529	1566	1520	1558
1106	-1,75	1,75	1	4480	1783	1828	1	1783	1828	1775	1819
10	-2	2	1	4480	2038	2089	1	2038	2089	2029	2079
1381	-2,25	2,25	1	4480	2293	2350	1	2293	2350	2283	2340
1382	-2,5	2,5	1	4480	2325	2383	1	2325	2383	2322	2379
1383	-2,75	2,75	2	3736	2337	2395	1	2337	2395	2334	2392
1384	-3	3	2	3736	2549	2613	1	2549	2613	2538	2601
1403	-3,25	3,25	2	3736	2762	2830	1	2762	2830	2754	2823
1404	-3,5	3,5	2	3736	2974	3048	1	2974	3048	2970	3044
1411	-3,75	3,75	2	3736	3187	3266	1	3187	3266	3174	3253
1412	-4	4	2	3736	1646	1687	1	1646	1687	1640	1681

Изм.	Кол.уч.	Лист	№ док.	Подп.	Дата	25-014		Лист
								27

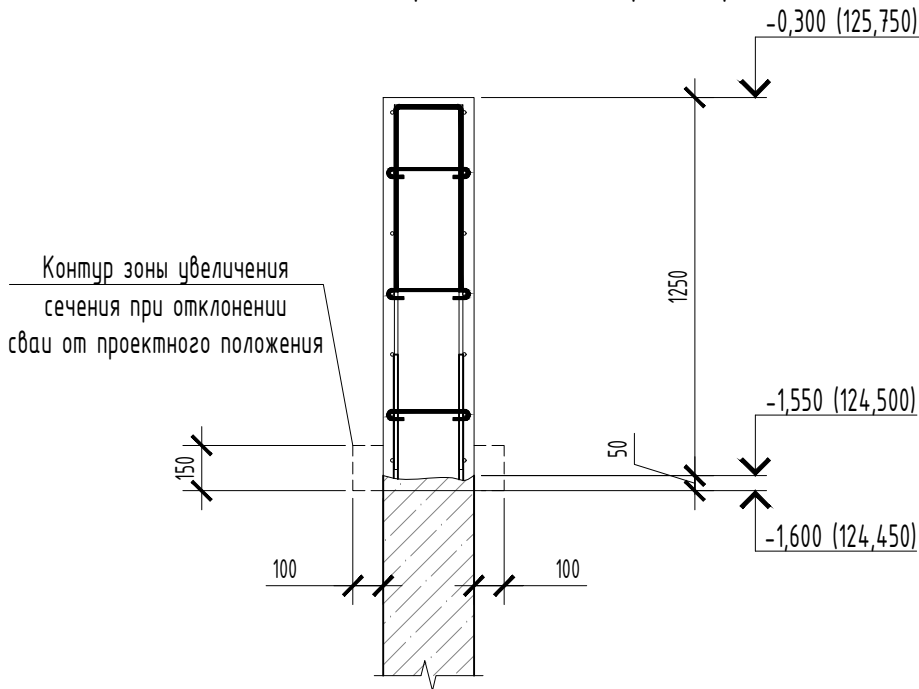
Схема расположения свайного поля



1-1



Узел сопряжения сваи с ростверком



Спецификация к схеме расположения

Поз.	Обозначение	Наименование	Кол.	Масса ед. кг	Примечание
1...8	Серия 1.011.1-10 вып. 1	Свая С50.30-8	8	1150.0	Бетон В20

Экспликация свай

Номер сваи	Марка сваи	Условное обозначение	Длина сваи, м	Сечение, м	Абс. отм. оголовка сваи	Абс. отм. низа сваи	Абс. отм. сруба сваи	Количество, шт	Примечание
1...8	Свая С50.30-8	□	5	0.3x0.3	124.950	119.950	124.500	8	Серия 1.011.1-10 вып. 1

Примечание

1. Сваи приняты забивные длиной 5,0 м квадратного сечения 30х30 см с ненапрягаемой арматурой.
2. Забивку свай производить с планировочной отметки -1,600 (124,450).
3. Максимально допустимая вдавливающая нагрузка на сваю с учетом собственного веса сваи составляет 111 кН, фактическая вертикальная нагрузка на сваю составляет 77 кН.
4. Максимально допустимая выдергивающая нагрузка на сваю с учетом собственного веса сваи составляет 41 кН, фактическая вертикальная нагрузка на сваю составляет 35 кН.

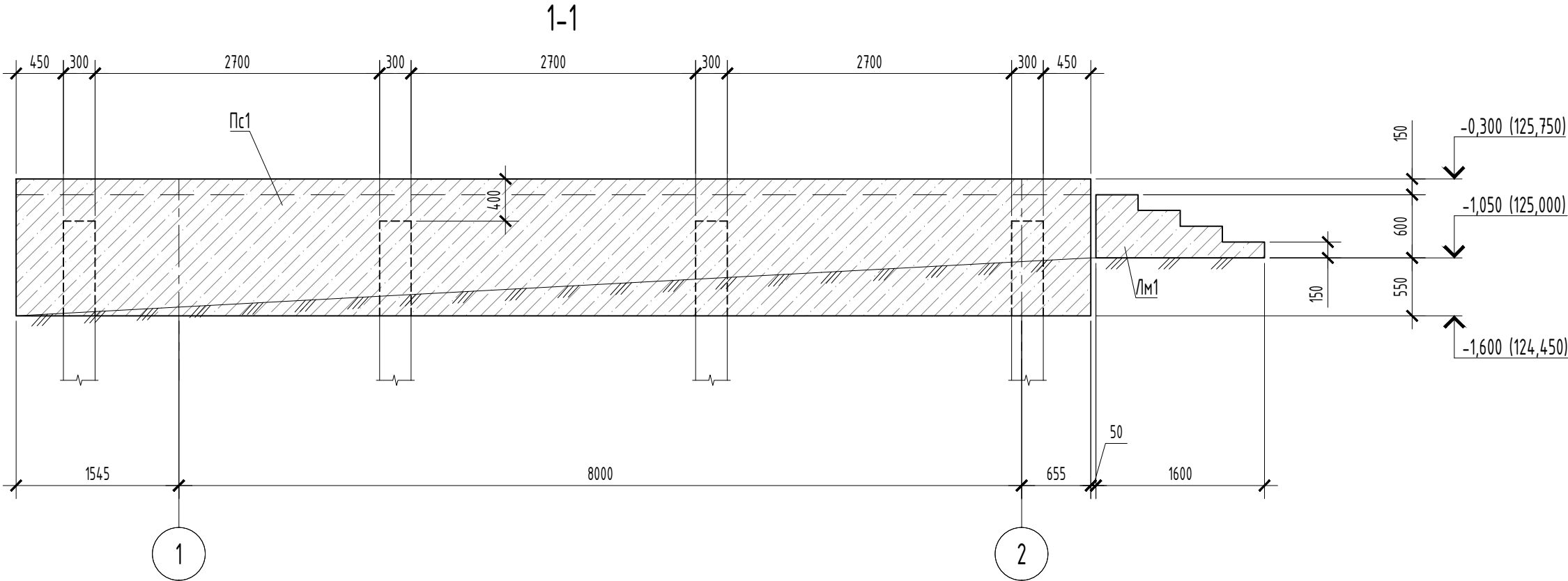
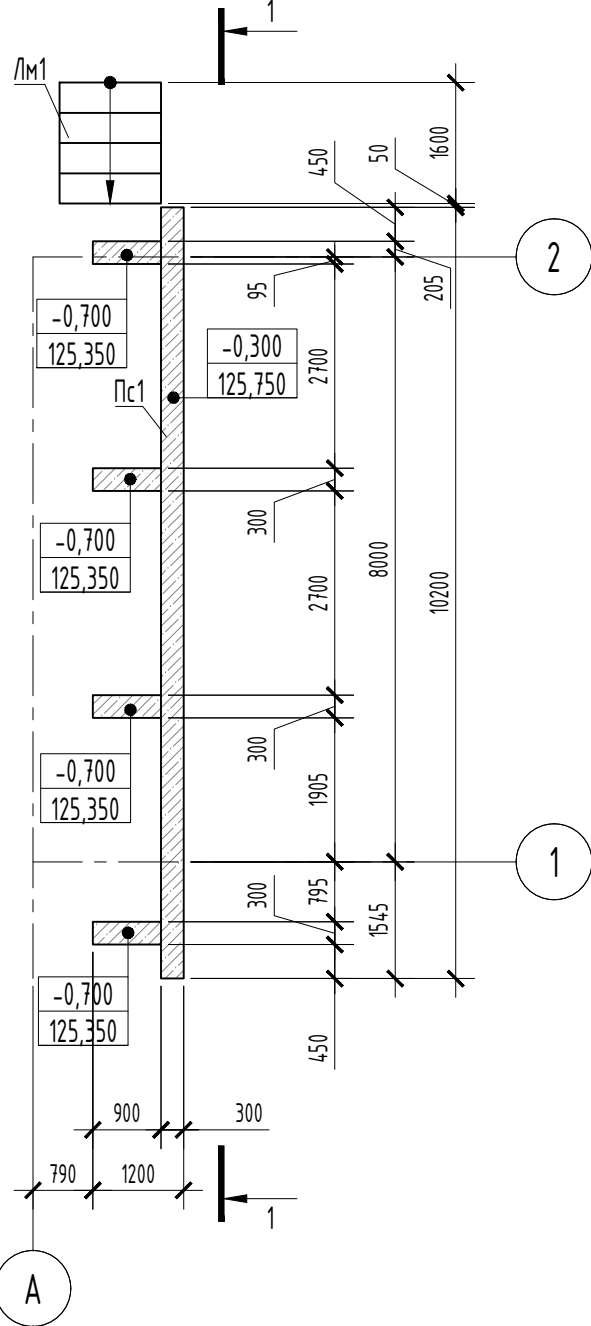
0,000=126,050

						Заказчик: Лютаков Ю.С.			25-014-КР0.1					
						Гараж с навесом, расположенный по адресу: Тульская область, Ясногорский район, М.О Иваньковское, дер. Григорьевское, ул. Садовая 13								
Изм.	Кол.уч.	Лист	№ док	Подп.	Дата	Конструктивные решения			Стадия	Лист	Листов			
Разраб.		Застрелов		38	04.25				Р	3	7			
Проверил		Билько			04.25									
						Схема расположения свайного поля			 ИП Стенкин А.Ю. mudom-proekt.ru +7 (495) 165-63-45					

Схема расположения подпорной стены Пс1 и лестницы Лм1

Спецификация к схеме расположения

Поз.	Обозначение	Наименование	Кол.	Масса ед. кг	Примечание
Пс1	Лист 5	Подпорная стена Пс1	1		
Лм1	Лист 7	Лестница монолитная Лм1	1		



Согласовано					
Взам. Инв. №					
Подпись и дата					
Инв. № подл.					

						Заказчик: Лютаков Ю.С.			25-014-КР0.1			
						Гараж с навесом, расположенный по адресу: Тульская область, Ясногорский район, М.О Ивановское, дер. Григорьевское, ул. Садовая 13						
Изм.	Кол.уч.	Лист	№ док	Подп.	Дата	Конструктивные решения			Стадия	Лист	Листов	
Разраб.		Застрелов		ЗФ	04.25				Р	4	7	
Проверил		Билько			04.25	Схема расположения подпорной стены Пс1 и лестницы Лм1			 ИП Стенкин А.Ю. mydom-proekt.ru +7 (495) 165-63-45			

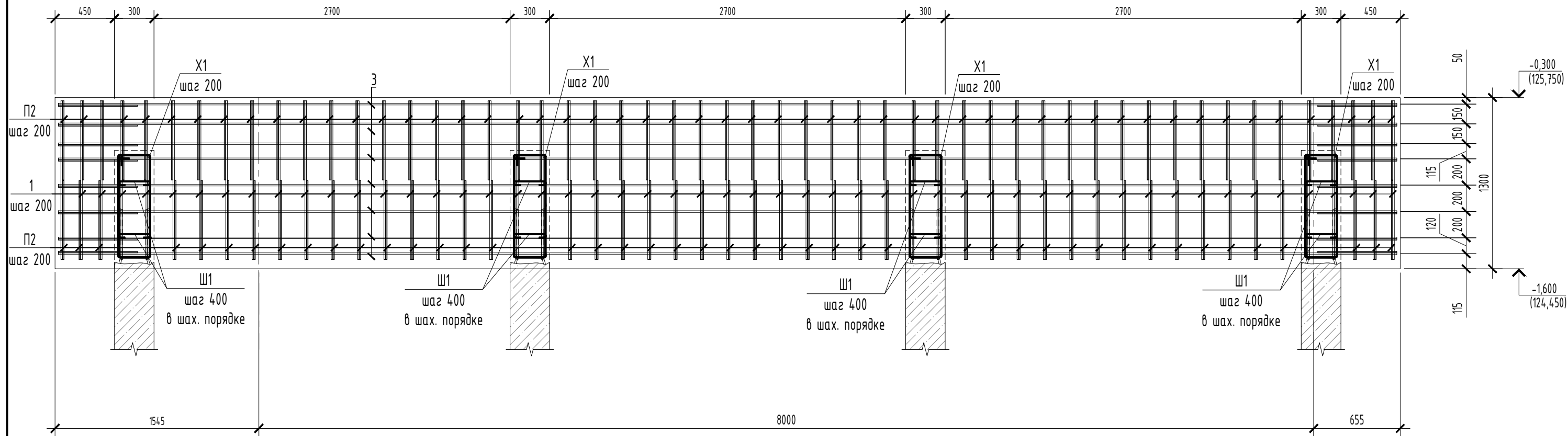
Согласовано

Взам. Инв. №

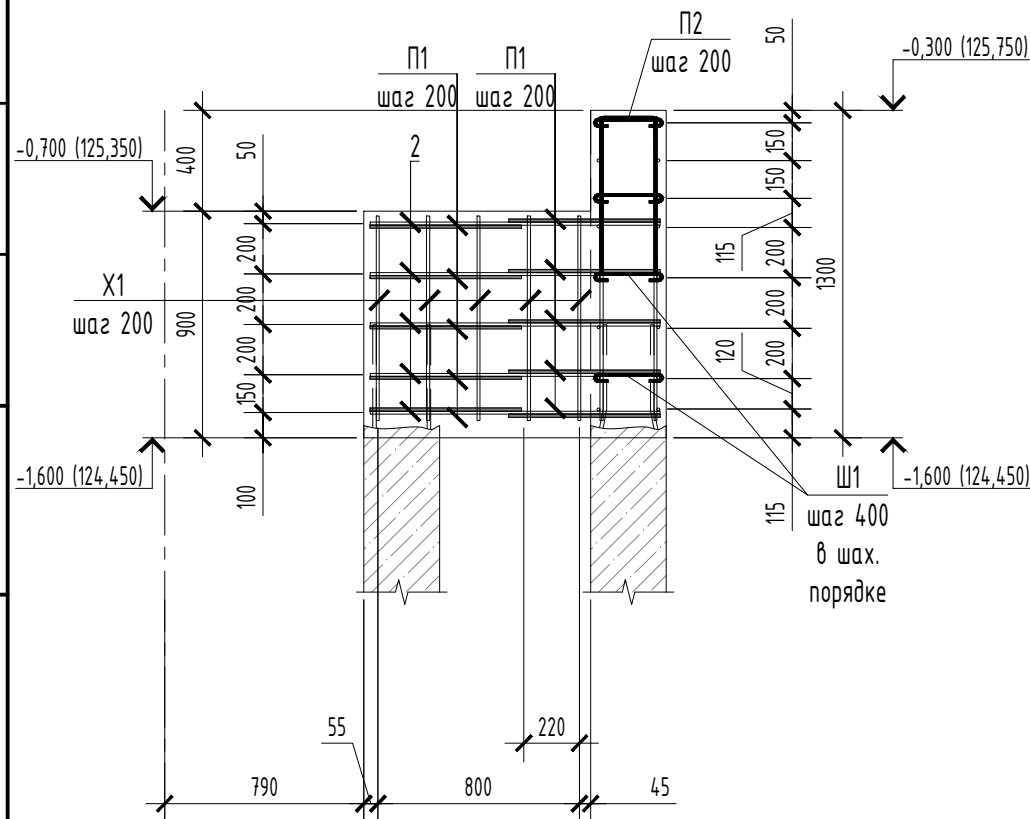
Подпись и дата

Инв. № подл.

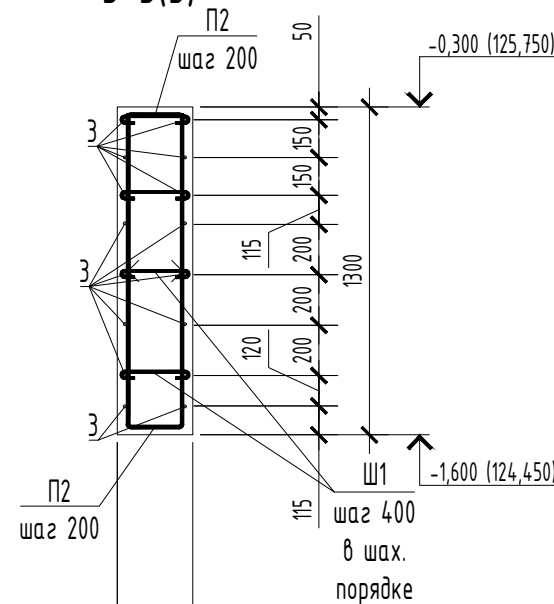
1-1(5)



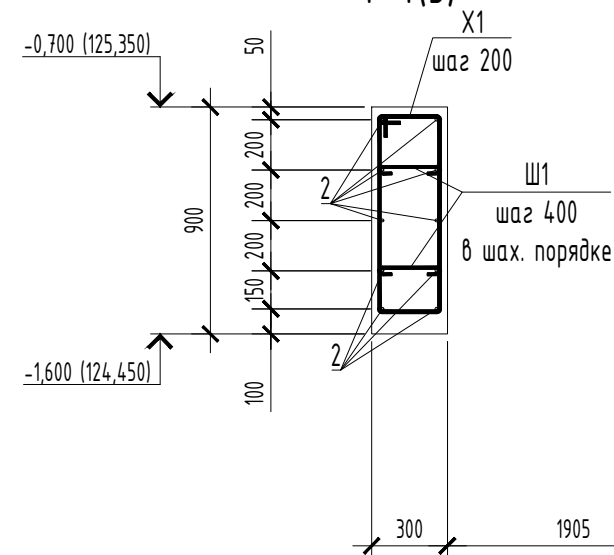
2-2(5)



3-3(5)



4-4(5)



0,000=126,050

Заказчик: Лютаков Ю.С.

25-014-КР0.1

Гараж с навесом, расположенный по адресу:
Тульская область, Ясногорский район,
М.О Иваньковское, дер. Григорьевское, ул. Садовая 13

Изм.	Кол.уч.	Лист	№ док	Подп.	Дата
Разраб.		Застрелов		38	04.25
Проверил		Билько			04.25

Конструктивные решения

Стадия	Лист	Листов
Р	6	7

Разрез 1-1...4-4 к листу 5



ИП Стенкин А.Ю.
mydom-proekt.ru
+7 (495) 165-63-45

Формат А3