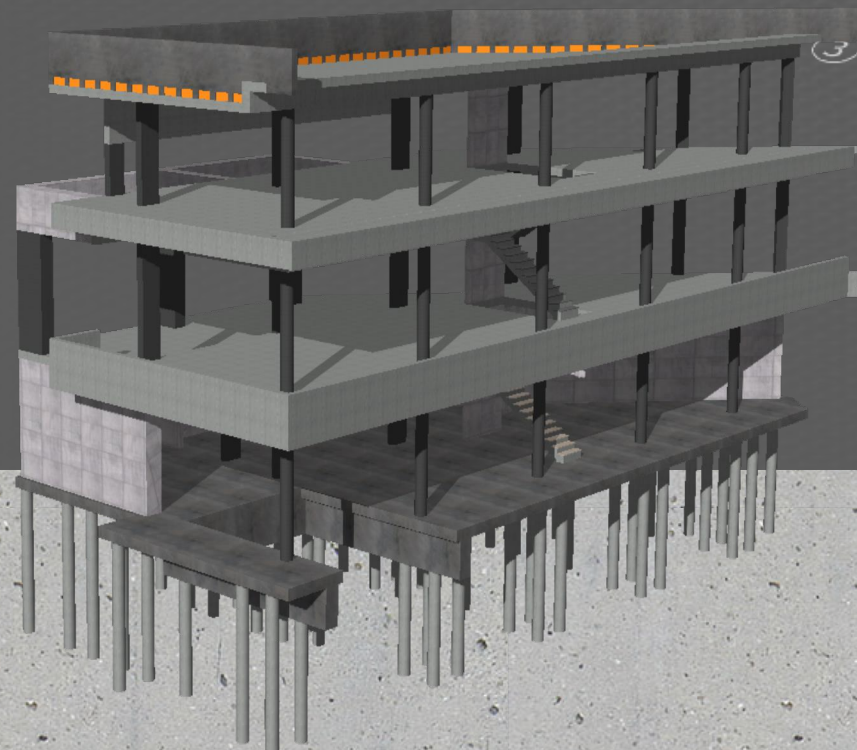
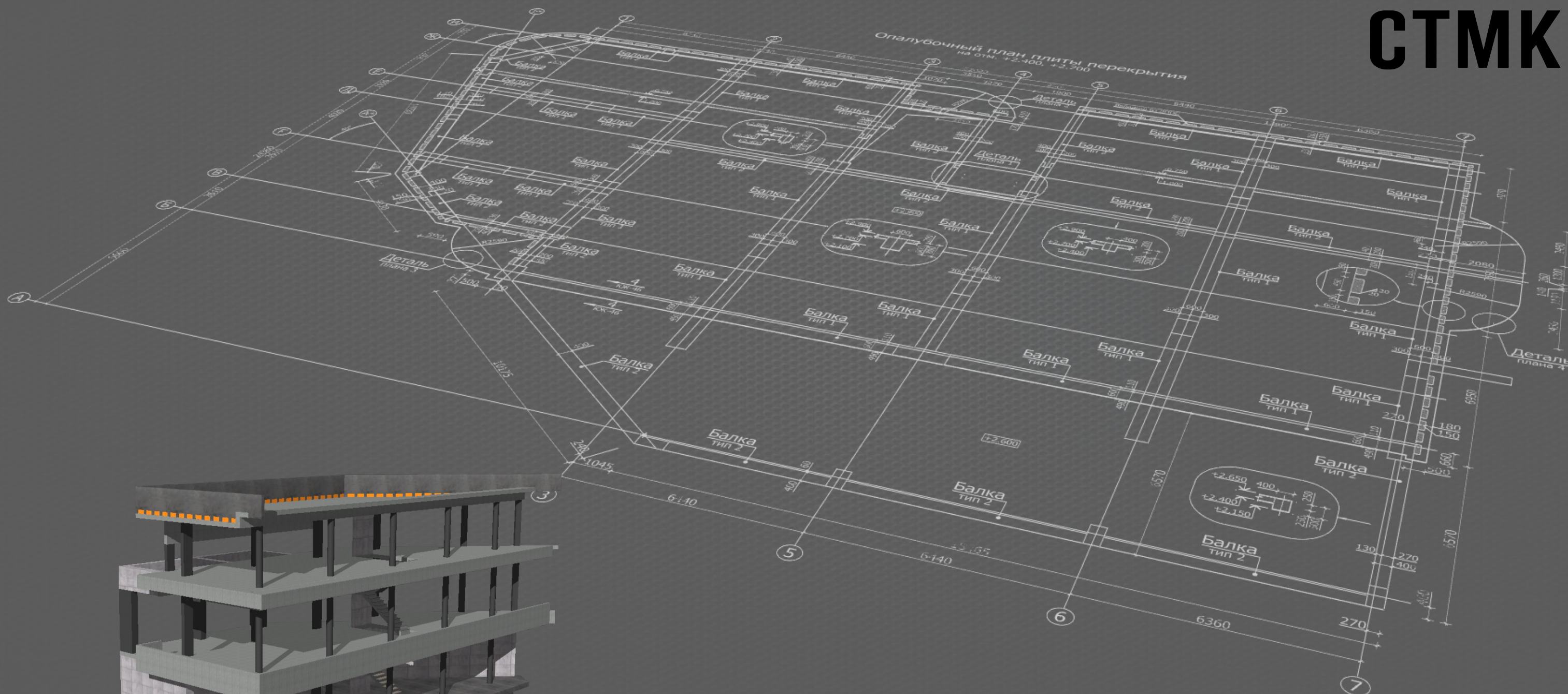




Проектная документация:
Архитектурно-строительные решения

Индивидуальный жилой дом

361-20/К АС



Контакты

✉ info@stmk.pro
☎ +7 (499) 322-08-30

www.stmk.pro
Москва, Митинская ул., 16, оф. 505, БЦ "YES"

Согласовано		
Взам. инв.Н		
Подп. и дата		
Инв. N подл.		

Ведомость рабочих чертежей комплекта 361-20/К АС

Лист	Наименование	Примечание
1	Общие данные (лист 1)	
1.1	Общие данные (лист 2)	
2	Указания по производству монолитных железобетонных работ (лист 1)	
3	Указания по производству монолитных железобетонных работ (лист 2)	
4	Указания по производству монолитных железобетонных работ (лист 3)	
5	Указания по выполнению свайного поля	
6	Схема расположения свай	
7	Схема армирования свай	
8	Спецификация и ведомость деталей на конструкцию свай	
9	Экспликация свай. Ведомость расхода стали	
10	Опалубочный план конструкции плиты фундамента	
11	Схема расположения выпусков из плиты фундамента	
12	Схема армирования плиты фундамента (нижнее армирование)	
13	Схема армирования плиты фундамента (верхнее армирование)	
14	Схема армирования ростверка	
15	Спецификация и ведомость деталей на плиту фундамента	
16	Ведомость расхода стали	
17	Опалубочный план несущих конструкций цокольного этажа	
18	Армирование несущих конструкций цокольного этажа (лист 1)	
19	Армирование несущих конструкций цокольного этажа (лист 2)	
20	Армирование несущих конструкций цокольного этажа (лист 3). Ведомость деталей	
21	Спецификация элементов на несущие конструкции цокольного этажа	
22	Ведомость расхода стали	
23	Опалубочный план конструкции перекрытия цокольного этажа	

Настоящая проектная документация разработана в соответствии с градостроительным планом земельного участка, заданием на проектирование, градостроительным регламентом, техническими регламентами, в том числе устанавливающими требования по обеспечению безопасности эксплуатации зданий, строений, сооружений и безопасного использования прилегающих к ним территорий и соблюдением технических условий.

Ведомость рабочих чертежей комплекта 361-20/К АС

Лист	Наименование	Примечание
24	Схема расположения выпусков из плиты перекрытия цокольного этажа	
25	Схема армирования плиты перекрытия цоколя (дополнительное армирование вдоль буквенных осей)	
26	Схема армирования плиты перекрытия цоколя (дополнительное армирование вдоль цифровых осей)	
27	Схема армирования балок плиты перекрытия цоколя	
28	Спецификация и ведомость деталей на конструкцию перекрытия цоколя (лист 1)	
28.1	Спецификация и ведомость деталей на конструкцию перекрытия цоколя (лист 2)	
29	Опалубочный план несущих конструкций 1 этажа	
30	Схема армирования несущих конструкций 1 этажа (лист 1)	

Проект разработан для климатического района IIв, со следующими климатическими характеристиками:

- расчетная зимняя температура наружного воздуха - 2 °С;
- расчетный вес снегового покрова для II снегового района 140кг/м2;
- нормативный скоростной напор ветра для IV района 48кг/м2;
- нормативная распределенная полезная нагрузка на перекрытие 150кг/м2.

Уровень ответственности - II (нормальный).

Класс функциональной пожарной опасности - Ф 1.4; 5.2.

Проектируемое здание сложной формы, размерами в осях 12 х 24 м.

Высота цокольного этажа - 3.84 м(в осях 2-3) и 3.34 м(в осях 1-2),

высота 1 этажа - 3.78 м, высота 2 этажа - 2.78 м (от верха до низа перекрытий).

За отм. 0.000 принята отметка чистого пола 1 этажа.

Конструкции принятые в проекте

Фундамент - свайный и плитный фундамент из монолитного железобетона

Стены цоколя - из монолитного железобетона t=200 мм

Наружные стены - керамический блок t=380 мм. с отделочным слоем.

Перекрытие - монолитное железобетонное t=220 мм.

Внутренняя отделка - смотри ведомость отделки помещений.

Наружная отделка - смотри паспорт цветового решения фасадов.

						361-20/К			АС	
						Индивидуальный жилой дом				
Изм.	К.уч.	Лист	N док.	Подпись	Дата					
Гл. констр.						Заказчик:			стадия	лист
ГИП									РД	1
Разраб.										-
Проверил						Общие данные (лист 1)			СТМК Tel.: +7 (499) 322-08-30 www.stmk.pro	
Н.контр.										

Инв. N подл.	Подп. и дата	Взам. инв. N	Согласовано			

Лист	Наименование	Примечание
31	Схема армирования несущих конструкций 1 этажа (лист 2)	
32	Спецификация элементов на несущие конструкции 1 этажа	
33	Ведомость деталей и ведомость расхода стали	
34	Опалубочный план конструкции перекрытия 1 этажа	
35	Схема расположения выпусков из плиты перекрытия 1 этажа	
36	Схема армирования плиты перекрытия 1 этажа вдоль цифровых осей	
37	Схема армирования плиты перекрытия 1 этажа вдоль буквенных осей	
38	Узлы армирования плиты перекрытия 1 этажа (лист 1)	
38.1	Узлы армирования плиты перекрытия 1 этажа (лист 2)	
39	Спецификация и ведомость деталей на конструкцию перекрытия 1 этажа	
40	Опалубочный план несущих конструкций 2 этажа	
41	Схема армирования вертикальных конструкций 2 этажа (лист 1)	
42	Схема армирования вертикальных конструкций 2 этажа (лист 2)	
43	Схема армирования вертикальных конструкций 2 этажа (лист 3)	
44	Спецификация элементов на вертикальные конструкции 2 этажа (лист 1)	
45	Спецификация элементов на вертикальные конструкции 2 этажа (лист 2)	
46	Опалубочный план конструкции покрытия 2 этажа	
47	Схема армирования конструкции плиты покрытия 2 этажа (лист 1)	
48	Схема армирования конструкции плиты покрытия 2 этажа (лист 2)	
49	Спецификация и ведомость деталей на конструкцию покрытия 2 этажа	
50	Лестница Л-1	
51	Спецификация, ведомость деталей и ведомость расхода стали на конструкцию лестницы Л-1	
52	Ведомость расхода стали	
53	Указания по кладке	
54	Кладочный план цокольного этажа	
55	Кладочный план 1 этажа	
56	Кладочный план 2 этажа	

Ведомость рабочих чертежей комплекта 361-20/К АС

Лист	Наименование	Примечание
57	Схема расположения перемычек в уровне цокольном этаже	
58	Схема расположения перемычек в уровне 1 этажа	
59	Схема расположения перемычек в уровне 2 этажа	
60	Разрез по зданию 1-1	
61	Сечения по стенам	
62	План кровли	
63	Ведомость расхода основных материалов	

						361-20/К				АС		
						Индивидуальный жилой дом						
Изм.	К.уч.	Лист	N док.	Подпись	Дата							
Гл. констр.						Заказчик:				стадия	лист	листов
ГИП										РД	1.1	-
Разраб.												
Проверил						Общие данные (лист 2)				СТМК Тел.: +7 (499) 322-08-30 www.stmk.pro		
Н.контр.												

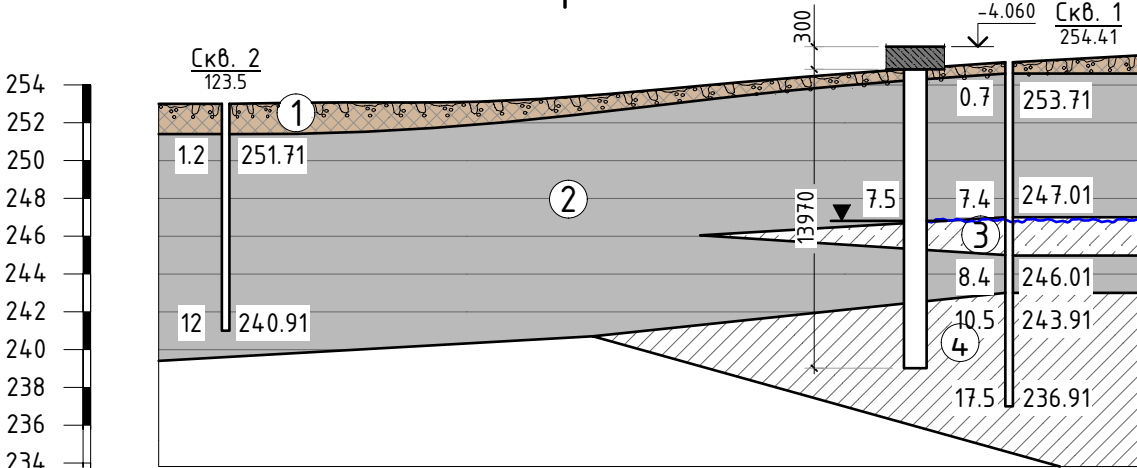
В настоящем альбоме разработаны чертежи несущих монолитных железобетонных конструкций:

1. Конструкции выполнены из монолитного железобетона, армированного стержневой арматурой.
2. Для устройства монолитных железобетонных конструкций приняты следующие материалы: бетон класса по прочности на сжатие – В25, марки по водонепроницаемости – W6, марки по морозостойкости – F150; арматура класса А500С.
3. Армирование выполнено в виде отдельных стержней. Для фиксации нижних рядов арматурных стержней и обеспечения защитного слоя применять неизвлекаемые пластмассовые фиксаторы или фиксаторы из цементно-песчаного раствора, асбоцемента. Фиксация верхних рядов арматуры производится посредством установки гнутых поддерживающих стержней. Использование в качестве фиксаторов обрезков арматуры и деревянных брусков запрещается.
4. Вязка арматуры каркасов производится вязальной (отожжённой) проволокой Ø0.8 – 1.0 мм. В сетке вязке подлежат не менее 50% всех пересечений рабочей арматуры. Рекомендуется вязка через перекрестье в шахматном порядке. Для соединения арматуры в крест допускается использование контактно-точечной сварки при помощи электросварочных клещей. Стыковка рабочей арматуры в продольном направлении производится посредством перепуска вразбежку. Расстояние в свету между стыкуемыми стержнями сеток не должно превышать 4d. Длина перепуска рабочих стержней не менее 38d. Смещение арматурных стержней в каркасах от проектного положения не должно превышать величины 1/4 d.
5. Перед укладкой бетонной смеси производить проверку правильности установки гильз для пропуска инженерных коммуникаций. Укладку бетонной смеси следует производить непрерывно. Возможный перерыв в бетонировании каждого последующего слоя не должен превышать время схватывания бетонной смеси предыдущего. Швы бетонирования определяются в ППР по согласованию с проектной организацией.
6. Уход за свежеложенным бетоном в соответствии с требованиями СП 70.13330.2012. Движению людей по выдерживаемому бетону или установка на него лесов и опалубки вышележащих конструкций допускается только после достижения бетоном прочности на сжатие не менее 15 кг/см². Бетонирование при среднесуточной температуре наружного воздуха +5 °С и минимальной суточной температуре ниже 0 °С должно осуществляться с проведением мероприятий зимнего бетонирования. При электропрогреве максимальная температура и скорость остывания бетона определяется из условия растрескивания поверхности железобетонной конструкции.
7. Отклонения в размерах конструкций не должны превышать значений, указанных в СП 70.13330.2012 “Несущие и ограждающие конструкции”.
8. Верхнюю арматуру перекрытия необходимо стыковать в средней трети пролета. Нижнюю арматуру перекрытия не допускается стыковать в средней трети пролета.
9. Минимальный диаметр оправки для арматуры принять в зависимости от диаметра стержня:
- диаметр оправки не менее 5 диаметров стержня при диаметре стержня меньше 20 мм;
 - диаметр оправки не менее 8 диаметров стержня при диаметре стержня больше или равном 20 мм.
10. Все работы производить в соответствии с требованиями нормативных документов:
- СНиП 12-03-2001 “Безопасность труда в строительстве”. Часть 1. Общие требования;
 - СНиП 12-04-2002 “Безопасность труда в строительстве”. Часть 2. Строительное производство;
 - СП 63.13330.2015 “Бетонные и железобетонные конструкции”;
 - СП 70.13330.2012 “Несущие и ограждающие конструкции”;
 - ГОСТ 14098-2014 “Соединение сварной арматуры и закладных деталей железобетонных конструкций”.

Грунтовые условия

1. Проектирование фундаментов выполнено на основании инженерно-геологических изысканий, выполненных в августе 2020 г.
2. Основанием свай служит грунт ИГЭ-4 – глина полутвердая легкая, песчанистая, среднеформируемая со щебнем до 35% . Имеет следующие характеристики: ρII=2.09 г/см3; cII=30 кПа; e=0.59; φII=16°; E=20.5 МПа
3. В процессе бурения подземных воды вскрыты на глубине 7.5 м в скважине 1 в виде небольшого высачивания. Установившийся уровень зафиксирован на той же глубине. Возможно появление подземных вод, приуроченных к зонам с высоким содержанием обломочного материала в обломочно-глинистых делювиально-оползневых и древнеоползневых грунтах. В зависимости от количества атмосферных осадков уровень подземных вод может сильно колебаться и обладать напором до 5-8м. В сухое время подземные воды могут полностью отсутствовать. Воды горизонта залегают в пределах участка повсеместно и вскрыт скважиной №1 на глубине 1.6м скважиной №2 на глубине 2.8м .Грунтовые воды установились после бурения на глубине 1.6-2.1м. Водовмещающими породами являются грунты, частично, грунт ИГЭ 1а, а так же грунты ИГЭ 2 и ИГЭ 3. Воды не напорные. Региональный водоупор, до глубины 8м., не вскрыт.
4. За отм. 0.000 принята отметка чистого пола 1 этажа (абсолютная отметка +259.200).

Разрез I-I



Расстояние между выработками, м		17.04	
Уровень грун. вод, м	появ. уст.	7.5(246.91) 7.5(246.91)	
Дата замера ур. грун. вод	появ. уст.	08.2020 08.2020	08.2020 08.2020

						361-20/К			АС			
						Индивидуальный жилой дом						
Изм.	К.уч.	Лист	N док.	Подпись	Дата							
Гл. констр.						Заказчик:			стадия	лист	листов	
ГИП									РД	2	-	
Разраб.												
Проверил						Указания по производству монолитных железобетонных работ (лист 1)			СТМК Tel.: +7 (499) 322-08-30 www.stmk.pro			
Н.контр.												

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

Допускаемые отклонения при армировании конструкций

Параметр	Величина параметра, мм	Контроль (метод, вид регистрации)
1. Отклонение от проекта в расстоянии между арматурными стержнями в вязанных каркасах и сетках: - для продольной арматуры, в том числе в сетках (s-расстояния/шаг, указанные в проекте, мм) - для поперечной арматуры (хомутов, шпилек) (h-высота сечения балки/колонны, толщина плиты, мм) - Общее количество стержней в конструкции на один погонный метр конструкции	$\pm s/4$, но не более 50 $\pm h/25$, но не более 25 по проекту	Измерительный (измерение рулеткой, по шаблону), журнал работ визуально
2. Отклонение от проекта в расстоянии между арматурными стержнями в сварных каркасах и сетках, отклонение длины арматурных элементов	по ГОСТ 10922	Измерительный, по ГОСТ 10922, журнал работ
3. Отклонение от проектной длины нахлестки/анкерówki арматуры (L-длина нахлестки/анкерówki, указанные в проекте, мм)	-0.05L; положительные отклонения не нормируются	Измерительный (измерение рулеткой, по шаблону), журнал работ
4. Отклонение в расстоянии между рядами арматуры для: - плит и балок толщиной до 1 м - конструкций толщиной более 1 м	± 10 ± 20	то же
5. Отклонение от проектного положения участков начала отгибов продольной арматуры	± 20	то же
6. Наименьшее допускаемое расстояние в свету между продольными арматурными стержнями (d-диаметр наименьшего стержня, мм), кроме стыковки стержней и объединения их в пучки по проекту при: - горизонтальном и наклонном положении стержней нижней арматуры - горизонтальном и наклонном положении стержней верхней арматуры - то же, при расположении нижней арматуры более чем в 2 ряда (кроме стержней двух нижних рядов) - вертикальном положении стержней допускаемый уровень дефектности 5%	25 30 50 50 но не менее d	то же
7. Отклонение от проектной толщины защитного слоя бетона не должно превышать: - при толщине защитного слоя до 15 мм и линейных размерах поперечного сечения конструкции, мм: до 100 от 101 до 200 - при толщине защитного слоя от 16 до 20 мм включ. и линейных размерах поперечного сечения конструкций, мм: до 100 от 101 до 200 от 201 до 300 св. 300 - при толщине защитного слоя свыше 20 мм и линейных размерах поперечного сечения конструкций, мм: до 100 от 101 до 200 от 201 до 300 св. 300	+4 +5 +4; -3 +8; -3 +10; -3 +15; -5 +4; -5 +8; -5 +10; -5 +15; -5	то же

Допускаемые отклонения при выполнении опалубки

Параметр	Величина параметра, мм	Контроль (метод, объем, вид регистрации)
1. Допускаемые отклонения положения и размеров установленной опалубки	по ГОСТ Р 52085	Измерительный (теодолитная и нивелирная съемка и измерение рулеткой)
2. Предельные отклонения расстояния: - между опорами изгибаемых элементов опалубки и между связями вертикальных поддерживающих конструкций от проектных размеров: на 1 м длины на весь пролет - от вертикали или проектного наклона плоскостей опалубки и линий их пересечений: на 1 м высоты на всю высоту: для фундаментов для тела опор и колонн высотой до 5 м	25 мм 75 мм 5 мм 20 мм 10 мм	Измерительный (измерение рулеткой)
3. Предельные смещение осей опалубки от проектного положения: - фундаментов - тела опор и колонн фундаментов под стальные конструкции	15 мм 8 мм	Измерительный (измерение рулеткой)
4. Предельное отклонение расстояния между внутренними поверхностями опалубки от проектных размеров	5 мм	Измерительный (измерение рулеткой)
5. Допускаемые местные неровности опалубки	3 мм	Измерительный (внешний осмотр и проверка двухметровой рейкой)
6. Точность установки и качество поверхности несъемной опалубки-облицовки	Определяется качеством поверхности облицовки	то же
7. Точность установки несъемной опалубки, выполняющей функции внешнего армирования	Определяется проектом	то же
8. Оборачиваемость опалубки	ГОСТ Р 52085	Регистрационный журнал работ
9. Прогиб собранной опалубки	ГОСТ Р 52085	Измерительный (нивелирование)
10. Минимальная прочность бетона незагруженных монолитных конструкций при распалубке поверхностей: - вертикальных из условия сохранения формы - горизонтальных и наклонных при пролете: до 6 м св. 6 м	0.5Mpa 70% проектной 80% проектной	Измерительный по ГОСТ 22690, журнал бетонных работ
10. Минимальная прочность бетона при распалубке загруженных конструкций, в том числе от вышележащего бетона (бетонной смеси)	Определяется ППР и согласовывается с проектной организацией	то же

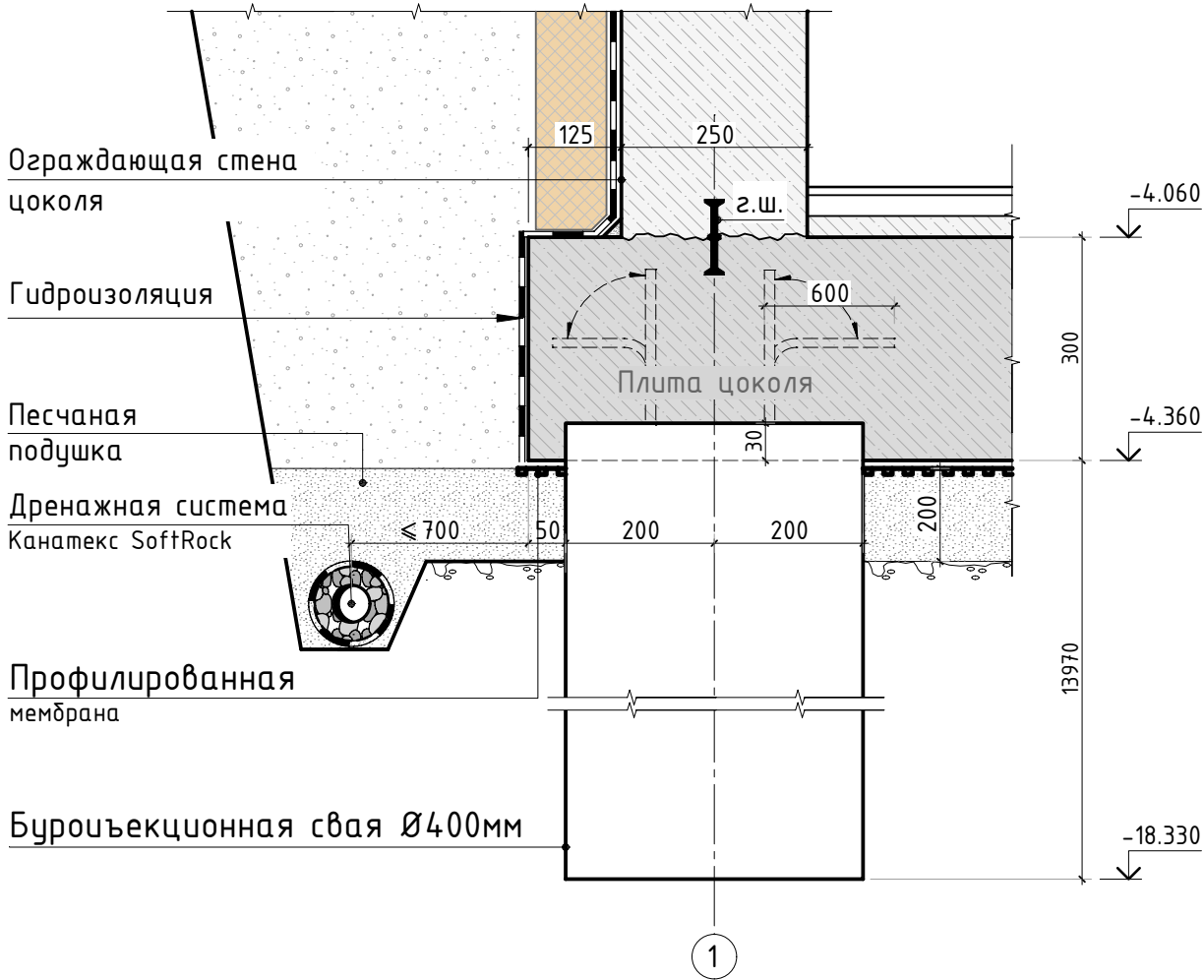
						361-20/К			АС				
						Индивидуальный жилой дом							
Изм.	К.уч.	Лист	N док.	Подпись	Дата				стадия	лист	листов		
Гл. констр.									Заказчик:	РД	3	-	
ГИП													
Разраб.													
Проверил									Указания по производству монолитных железобетонных работ (лист 2)			СТМК Tel.: +7 (499) 322-08-30 www.stmk.pro	
Н.контр.													

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

Требования к законченным бетонным и железобетонным конструкциям

Параметр	Предельные отклонения, мм	Контроль (метод, объем, вид регистрации)
1. Отклонение линий плоскостей пересечения от вертикали или проектного наклона на всю высоту конструкций для: – фундаментов – стен и колонн, поддерживающих монолитные покрытия и перекрытия – стен и колонн, поддерживающих сборные балочные конструкции – стен зданий и сооружений, возводимых в скользящей опалубке, при отсутствии промежуточных перекрытий – стен зданий и сооружений, возводимых в скользящей опалубке, при наличии промежуточных перекрытий	20 15 10 1/500 высоты сооружения, но не более 100 1/1000 высоты сооружения, но не более 50	Измерительный, каждый конструктивный элемент, журнал работ
2. Осей колонн каркасных зданий на всю высоту здания (n – количество этажей)	$\sum h(200 \cdot n^{1/2})$ но не более 50	Измерительный, всех колонн и линий их пересечения, журнал работ
3. Отклонение от прямолинейности и плоскостности поверхности на длине 1–3 м и местные неровности поверхности бетона	По приложению 20 для монолитных конструкций По ГОСТ 13015 для сборных конструкций	Измерительный, не менее 5 измерений на каждые 50 м длины и каждые 150 м² поверхности конструкций, журнал работ
4. Отклонение горизонтальных плоскостей на весь выверяемый участок	20	Измерительный, не менее 5 измерений на каждые 50 м длины и каждые 150 м² поверхности конструкций, журнал работ
5. Отклонение длин или пролетов элементов, размеров в свету	±20	Измерительный, каждый элемент, журнал работ
6. Размер поперечного сечения элемента при h: h≤200 мм h=400 мм h≥2000 мм При промежуточных значениях h величина допуска принимается по интерполяции	+6; -3 +11; -9 +25; -20	Измерительный, каждый элемент (но не менее одного измерения на 100 м² площади плит перекрытия и покрытия), журнал работ
7. Отклонение от соосности вертикальных конструкций	15	Измерительный (исполнительная геодезическая съемка), каждый конструктивный элемент, журнал работ
8. Отклонение размеров оконных, дверных и других проёмов	±12	Измерительный, каждый проём, журнал работ
9. Отметки поверхностей и закладных изделий, служащих опорами для стальных или сборных железобетонных колонн и других сборных элементов	-5	Измерительный, каждый опорный элемент, журнал работ
10. Расположение анкерных болтов: – в плане внутри контура опоры – в плане вне контура опоры – по высоте	5 10 +20	То же, каждый фундаментный болт, исполнительная схема

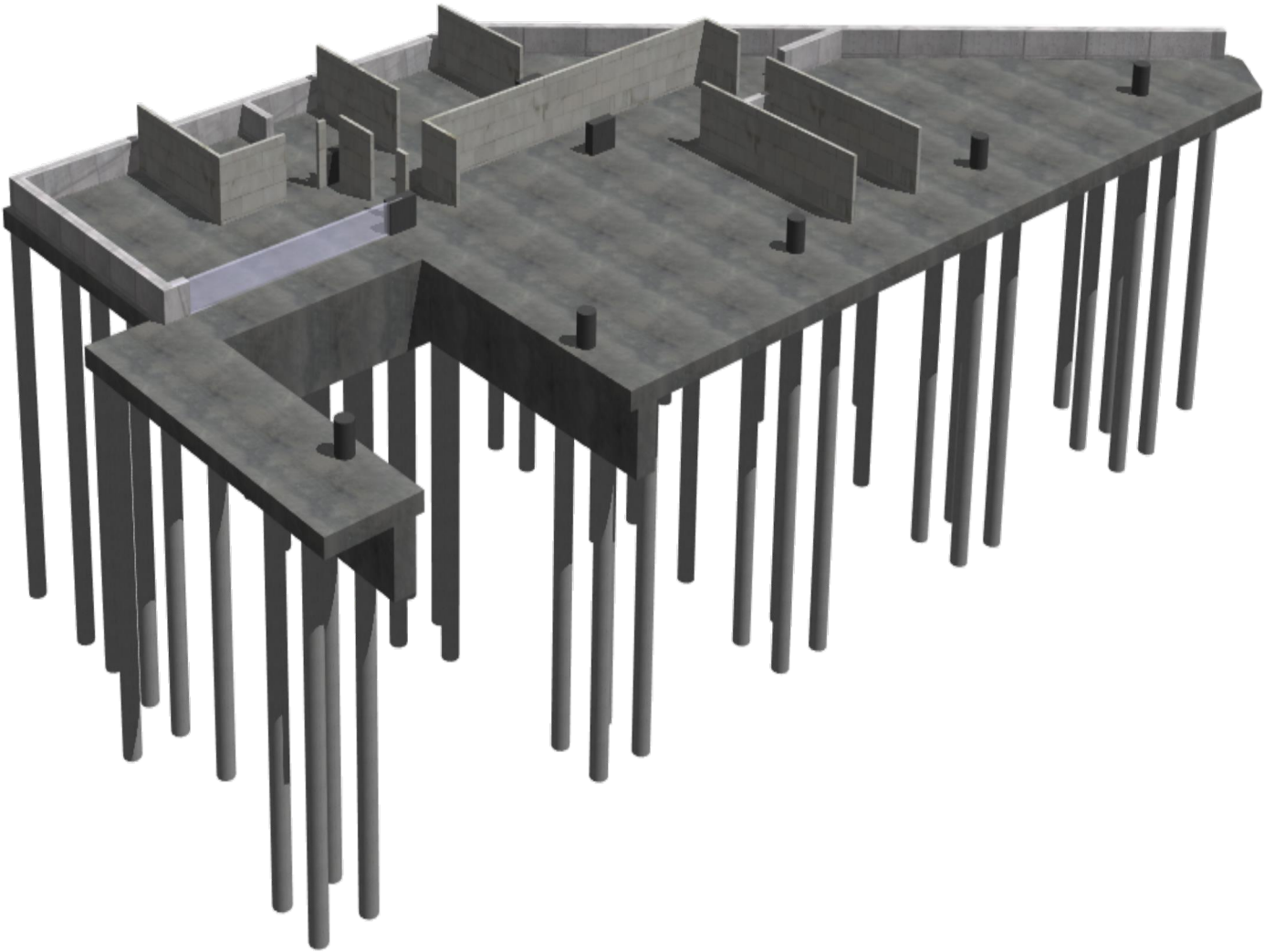
Схема выполнения цокольного узла



						361-20/К	АС	
						Индивидуальный жилой дом		
Изм.	К.уч.	Лист	N док.	Подпись	Дата			
Гл. констр.							стадия	лист
ГИП							РД	4
Разраб.						Заказчик:		-
Проверил						Указания по производству монолитных железобетонных работ (лист 3)		
Н.контр.						СТМК Tel.: +7 (499) 322-08-30 www.stmk.pro		

Согласовано		
Взам. инв.Н		
Подп. и дата		
Инв. N подл.		

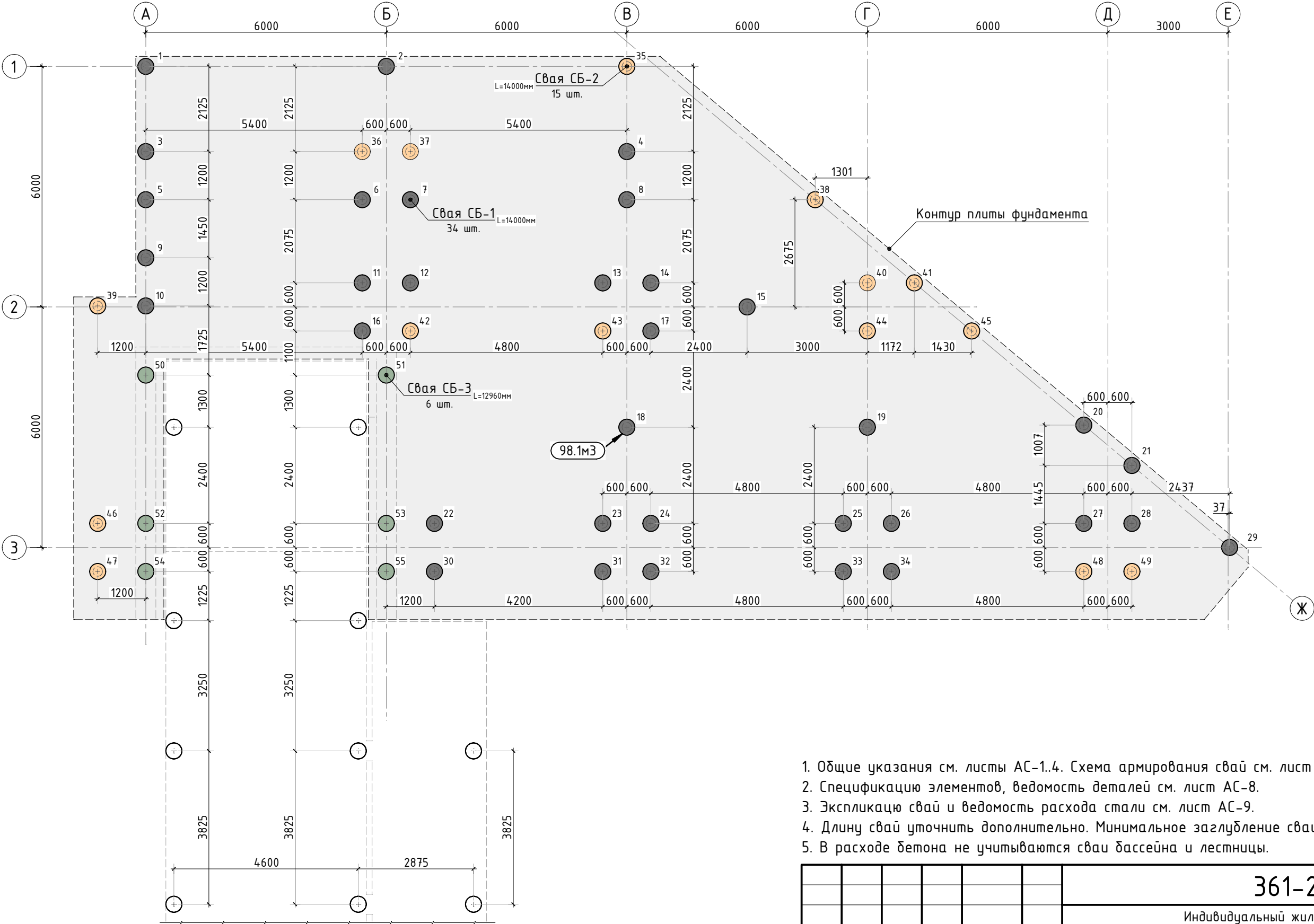
1. Работы по устройству свайных фундаментов выполнять в соответствии с требованиями СП 45.13330.2017 "Земляные сооружения, основания и фундаменты", с обязательными ведением журнала свайных работ.
2. За относительную отметку 0.000 принята отметка пола 1 этажа.
3. В качестве опорного слоя принят: ИГЭ-4 – глина полутвердая легкая, песчанистая.
4. Сваи изготавливать из бетона марки
- по прочности класс В25
 - по водопроницаемости – W4
 - по морозостойкости – F75 (принята согласно прил.2 ГОСТ 19804-12)
5. Выбуренный грунт должен грузиться непосредственно в автотранспорт или перегружаться автопогрузчиком в автотранспорт и вывозиться за пределы строительной площадки.
6. После завершения проходки скважин производят зачистку забоя от шлама механическим способом, а при опирании свай на скальные грунты зачистка забоя может выполняться дополнительно гидравлическим методом. В сухих скважинах разрыхленный грунт может быть уплотнен трамбованием. В водонасыщенных грунтах допускается проводить такое уплотнение путем сбрасывания трамбовки (массой не менее 5т при диаметре скважины 1м и более и массой 3т при диаметре скважины менее 1м). Трамбование грунта в скважине необходимо производить до значения отказа, не превышающего 2 см за последние пять ударов.
7. При шаге 3д и более ранее разбуренные скважины перекрываются щитами. Выбуренный грунт частично сбрасывается от скважины. На дно скважины укладывается щебень толщиной 100 мм и трамбуется для уплотнения разрыхленного грунта в забое.
8. Разрыв между бурением и бетонированием не должен превышать одних суток во избежание увлажнения грунта на стенках и в забое скважины. Если это требование выполнить нельзя, то бурение не доводят до проектной отметки, оставляя слой грунта, чтобы его можно было выбурить за один цикл агрегата непосредственно перед бетонированием.
9. Бетонирование рекомендуется производить на полную высоту скважины без перерыва через инвентарную воронку. Верхняя часть свай независимо от бетонной смеси должна уплотняться вибратором.
10. С целью проверки соответствия несущей способности свай расчетным нагрузкам, предусмотренных проектом, провести полевые динамические испытания пробных свай в процессе строительства в соответствии с ГОСТ 5686-2012 "Грунты. Методы полевых испытаний сваями", до оформления заказа на сваи.
11. Нагрузка при испытании натурной сваей должна быть доведена до значения, при котором общая осадка свай составляет не менее 40 мм. При испытании эталонной сваей или сваей-зондом эта осадка должна быть не менее 20 мм.
12. Отклонения от проектного положения бурозабивных свай в плане не должны превышать величин, приведенных в п.15.5.7 СП 50-102-2003 "Проектирование и устройство свайных фундаментов". Предельные отклонения фактического положения свай в плане от проектного поперек ряда составляют ±10 см, а вдоль ряда при кустовом расположении свай – ±15см. Предельные отклонения фактических отметок голов свай от проектных, а также осей свай от вертикали соответствуют отклонениям, указанным в п. 15
13. После окончания бурения скважин для устройства бурозабивных свай контролируют глубину скважин и качество зачистки забоя путем медленного опуская в забой рабочего органа бурового станка и забора проб со дна скважины. Допустимое отклонение глубины скважины от проектного значения не должен превышать ±100 мм.



14. Длина свай подобрана из условия опирания на аргиллит пониженной прочности, плотный размягчаемый в воде. Грунт имеет следующие характеристики: $\phi_{II}=2.4$ г/см³; $e=0.21$.

						361-20/К				АС					
						Индивидуальный жилой дом									
Изм.	К.уч.	Лист	N док.	Подпись	Дата										
Гл. констр.						Заказчик:				стадия	лист	листов			
ГИП										РД	5	-			
Разраб.															
Проверил						Указания по выполнению свайного поля				СТМК Tel.: +7 (499) 322-08-30 www.stmk.pro					
Н.контр.															

Схема расположения свай



1. Общие указания см. листы АС-1..4. Схема армирования свай см. лист АС-7.
2. Спецификацию элементов, ведомость деталей см. лист АС-8.
3. Экспликацию свай и ведомость расхода стали см. лист АС-9.
4. Длину свай уточнить дополнительно. Минимальное заглубление свай в скальные грунты - 500мм.
5. В расходе бетона не учитываются сваи бассейна и лестницы.

						361-20/К				АС		
						Индивидуальный жилой дом						
Изм.	К.уч.	Лист	N док	Подпись	Дата	Заказчик:				стадия	лист	листов
Гл. констр.										РД	6	-
ГИП												
Разраб.												
Проверил						Схема расположения свай				СТМК Tel.: +7 (499) 322-08-30 www.stmk.pro		
Н.контр.												

Согласовано					
Взам. инв.Н					
Подп. и дата					
Инв. N подл.					

[illegible]

свая СД-2

Контур плиты

свая СД-2

Кп-2

1.8м3

400

300

30

230

13970

70

с.с.

-4.060

-4.360

-18.330

[illegible]

Technical drawing of a circular flange (delta-delta) showing dimensions and callouts:

- Top Callout:** $\delta-\delta$
- Top Left Callout (5 δ):** $\varnothing 20$ L=5250MM, 8 μ m.
- Top Right Callout (1 δ):** $\varnothing 20$ L=11700MM, 8 μ m.
- Bottom Left Callout (3 δ):** $\varnothing 8$ L=n.m., w.100/200.
- Bottom Left Callout (2 δ):** $\varnothing 273 \times 5$ MM, 5 μ m.
- Bottom Right Callout (4 δ):** $\varnothing 8$ L=2500MM, 20 μ m.
- Dimensions:**
 - Inner diameter: $\varnothing 273$
 - Outer diameter: 43
 - Flange thickness: 147
 - Flange width: 147
 - Flange angle: 45°

[illegible]

Technical drawing of a circular flange with 8 holes, labeled 'b-b'. The drawing shows a cross-section of the flange with the following dimensions and specifications:

- Top Left:** 6ø Ø20 L=4000MM, 8 шм.
- Top Right:** 6ø Ø20 L=11700MM, 8 шм.
- Bottom Left:** 3ø Ø8 L=н.м., ш.100/200
- Bottom Right:** 4ø Ø8 L=250MM, 24 шм.
- Center:** Ø273
- Dimensions:**
 - Overall diameter: Ø273
 - Distance from center to hole center: 147
 - Distance from center to hole center: 147
 - Distance from center to hole center: 147
 - Distance from center to hole center: 147
 - Distance from center to hole center: 147
 - Distance from center to hole center: 147
 - Distance from center to hole center: 147
- Angle:** 45°
- Text:** с.м.п.п. 4

Technical drawing of a circular structure, labeled 2-2. The drawing shows a cross-section of a circular component with a central hole. The outer diameter is $\varnothing 273$ mm. The inner hole has a diameter of $\varnothing 20$ mm. The thickness of the component is 8 mm. The drawing includes dimensions for the outer diameter, inner hole diameter, and the thickness of the component. The drawing is labeled 2-2 at the top. The drawing is divided into four quadrants by a horizontal and vertical centerline. The quadrants are labeled 1, 2, 3, and 4. The drawing is a technical drawing of a circular structure, labeled 2-2. The drawing shows a cross-section of a circular component with a central hole. The outer diameter is $\varnothing 273$ mm. The inner hole has a diameter of $\varnothing 20$ mm. The thickness of the component is 8 mm. The drawing includes dimensions for the outer diameter, inner hole diameter, and the thickness of the component. The drawing is labeled 2-2 at the top. The drawing is divided into four quadrants by a horizontal and vertical centerline. The quadrants are labeled 1, 2, 3, and 4. The drawing is a technical drawing of a circular structure, labeled 2-2. The drawing shows a cross-section of a circular component with a central hole. The outer diameter is $\varnothing 273$ mm. The inner hole has a diameter of $\varnothing 20$ mm. The thickness of the component is 8 mm. The drawing includes dimensions for the outer diameter, inner hole diameter, and the thickness of the component. The drawing is labeled 2-2 at the top. The drawing is divided into four quadrants by a horizontal and vertical centerline. The quadrants are labeled 1, 2, 3, and 4.

Technical drawing of a spiral staircase showing dimensions and component labels:

- 1δ** Ø20 L=11700mm 8 шм.
- 4δ** Ø8 L=250mm 24 шм.
- 3δ** Ø8 L=п.м. ш.100/200
- 7δ** Ø20 L=4500mm 8 шм.
- 2δ** Ø273x5mm 6 шм.
- Ур. балки.
- 1140
- 90+2x100=290
- 147=147
- 14,000
- 12860
- 63x200=12600
- 100

Technical drawing of a circular structure with four connection points labeled 1, 2, 3, and 4. The structure has an outer diameter of Ø273 and a central hole of Ø273. The distance between the centers of the four connection points is 147 mm. The connection points are labeled with their respective dimensions: 1 (Ø20 L=4500mm, 8 мм), 2 (Ø20 L=11700mm, 8 мм), 3 (Ø8 L=п.м., ш.100/200), and 4 (Ø8 L=2500mm, 20 мм). A 45° angle is indicated between the center line and the line to connection point 1.

- | | | | | | | | | | | | | |
|-------------|-------|------|-------|---------|------|--------------------------|--|--|---|------|--------|--|
| | | | | | | 361-20/К | | | АС | | | |
| | | | | | | Индивидуальный жилой дом | | | | | | |
| Изм. | К.уч. | Лист | N док | Подпись | Дата | Заказчик: | | | стадия | лист | листов | |
| Гл. констр. | | | | | | | | | РД | 7 | - | |
| ГИП | | | | | | | | | | | | |
| Разраб. | | | | | | | | | | | | |
| Проверил | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | Схема армирования свай | | | СТМК
Тел.: +7 (499) 322-08-30
www.stmk.pro | | | |
| Н.контр. | | | | | | | | | | | | |

Спецификация на конструкцию буронабивных свай

Поз.	Обозначение	Наименование	Кол.	Масса ед., кг	Приме- чание
Сд-1		Свая буронабивная Сд-1	34	-	
		Сборочные единицы			
Кп-1	См. лист АС-5.1	Каркас пространственный Кп-1 шт.	1	369.5	
		Материалы			
	ГОСТ 26633-2015	Бетон тяжелый В25 F150 w12 м3	1.8	2400	61.2
Сд-2		Свая буронабивная Сд-2	15	-	
		Сборочные единицы			
Кп-2	См. лист АС-5.1	Каркас пространственный Кп-2 шт.	1	446.4	
		Материалы			
	ГОСТ 26633-2015	Бетон тяжелый В25 F150 w12 м3	1.8	2400	27.0
Сд-3		Свая буронабивная Сд-3	6	-	
		Сборочные единицы			
Кп-2	См. лист АС-5.1	Каркас пространственный Кп-3 шт.	1	365.1	
		Материалы			
	ГОСТ 26633-2015	Бетон тяжелый В25 F150 w12 м3	1.65	2400	9.9
Кп-1		Каркас Кп-1	1	369.5	
1б	ГОСТ Р 52544-2006	Ø20 А500С L=11700мм	8	28.86	
2б	ГОСТ 10704-91	Труба 273х5 ГОСТ 10704-91 В-См3сп ГОСТ 10705-80 L=75мм	6	2.48	
3б	ГОСТ Р 52544-2006	Ø8 А500С п.м.	82.0	0.395	
4б	ГОСТ Р 52544-2006	Ø8 А500С L=250мм	24	0.1	
5б	ГОСТ Р 52544-2006	Ø20 А500С L=5250мм	8	12.97	
Кп-2		Каркас Кп-2	1	446.4	
1б	ГОСТ Р 52544-2006	Ø20 А500С L=11700мм	8	28.86	
2б	ГОСТ 10704-91	Труба 273х5 ГОСТ 10704-91 В-См3сп ГОСТ 10705-80 L=75мм	6	2.48	
3б	ГОСТ Р 52544-2006	Ø8 А500С п.м.	78.0	0.395	
4б	ГОСТ Р 52544-2006	Ø8 А500С L=250мм	24	0.1	

Спецификация на конструкцию буронабивных свай

Поз.	Обозначение	Наименование	Кол.	Масса ед., кг	Приме- чание
5б	ГОСТ Р 52544-2006	Ø20 А500С L=5250мм	8	12.97	
6б	ГОСТ Р 52544-2006	Ø20 А500С L=4000мм	8	9.87	
Кп-3		Каркас Кп-3	1	365.1	
1б	ГОСТ Р 52544-2006	Ø20 А500С L=11700мм	8	28.86	
2б	ГОСТ 10704-91	Труба 273х5 ГОСТ 10704-91 В-См3сп ГОСТ 10705-80 L=75мм	6	2.48	
3б	ГОСТ Р 52544-2006	Ø8 А500С п.м.	70.0	0.395	
4б	ГОСТ Р 52544-2006	Ø8 А500С L=250мм	24	0.1	
7б	ГОСТ Р 52544-2006	Ø20 А500С L=4500мм	8	11.12	

Ведомость деталей

Поз.	Эскиз	Поз.	Эскиз
1б		6б	
4б		-	

Согласовано

Взам. инв.Н

Подп. и дата

Инв. N подл.

361-20/К

АС

Индивидуальный жилой дом

Изм.	К.уч.	Лист	N док.	Подпись	Дата
Гл. констр.					
ГИП					
Разраб.					
Проверил					
Н.контр.					

Заказчик:

Спецификация и ведомость деталей на конструкцию свай

стадия

лист

листов

РД

8

-

СТМК

Tel.: +7 (499) 322-08-30

www.stmk.pro

Ведомость расхода стали, кг

Марка элемента	Изделия арматурные						Бетон	Относи- тельный расход арматуры, т/м3
	Арматура класса				Всего	Марка		
	A500C					B25		
	ГОСТ Р 52544-2006					Кол-во, м3		
	Ø6	Ø8	Ø20				Итого	
Сваи СБ-1, СБ-2, СБ-3	-	1861.4	19519.6	-	21381.0	21381.0	98.1	0.22
Нахлѣст, обрезки 15%	-	279.3	2928.0	-	3207.3	3207.3	-	-
Итого:	-	2140.7	22448.0	-	24588.3	24588.3	98.1	0.25

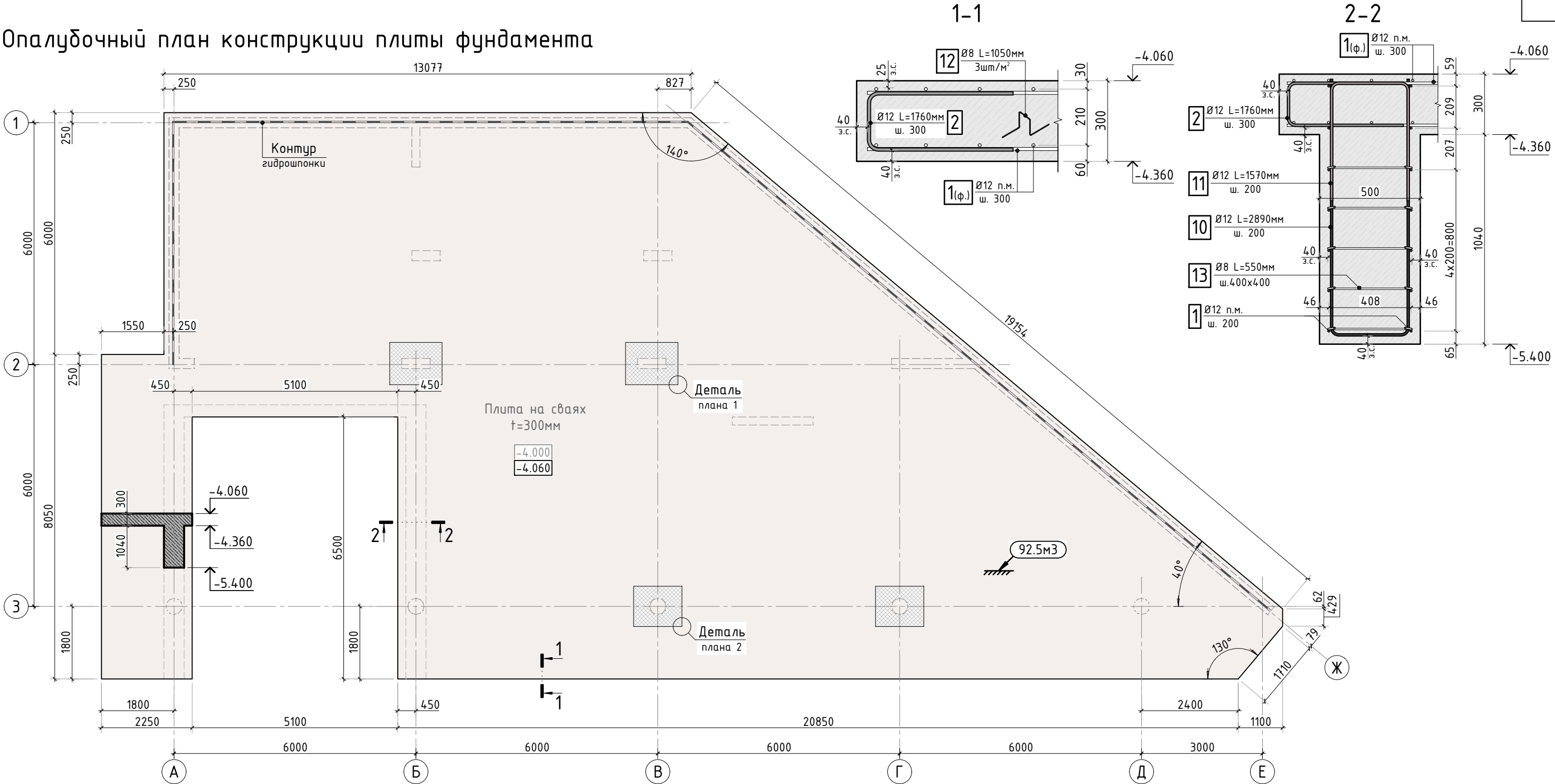
Экспликация свай

Усл. обозн	Номера свай	Марка свай	Отметка верха свай	Отметка нижнего конца свай	Допустимая нагрузка (см. п.п. х), т	Кол-во, шт.
●	1-34	Свая СБ-1 (400) Ø400 мм L=14000 мм	-4.330	-18.330	60.8 (160)	34
⊕	35-49	Свая СБ-2 (400) Ø400 мм L=14000 мм	-4.330	-18.330	60.8 (160)	15
⊕	50-55	Свая СБ-3 (400) Ø400 мм L=12960 мм	-5.370	-18.330	55.8 (160)	6

1. Общие указания см. листы АС-1..4. Схема армирования свай см. лист АС-7.
2. Допускаемая нагрузка при опирании свай в аргиллитовые грунты.

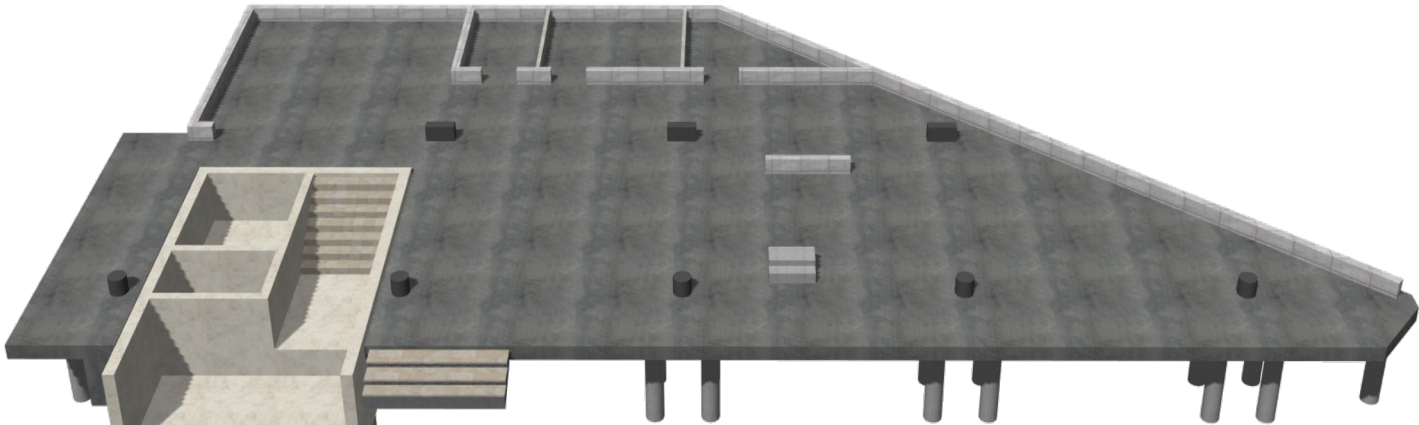
						361-20/К			АС		
						Индивидуальный жилой дом					
Изм.	К.уч.	Лист	№ док.	Подпись	Дата				стадия	лист	листов
Гл. констр.									РД	9	-
ГИП						Заказчик:					
Разраб.						Экспликация свай. Ведомость расхода стали			СТМК		
Проверил									Tel.: +7 (499) 322-08-30 www.stmk.pro		
Н.контр.											

Опалубочный план конструкции плиты фундамента



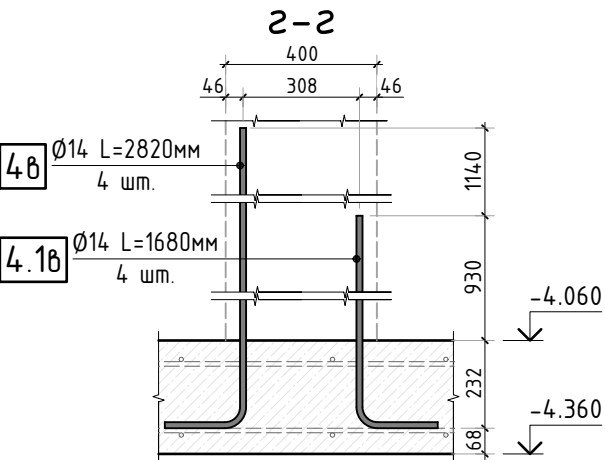
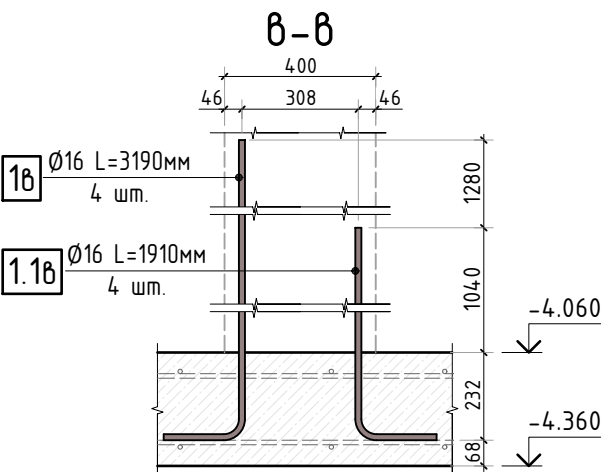
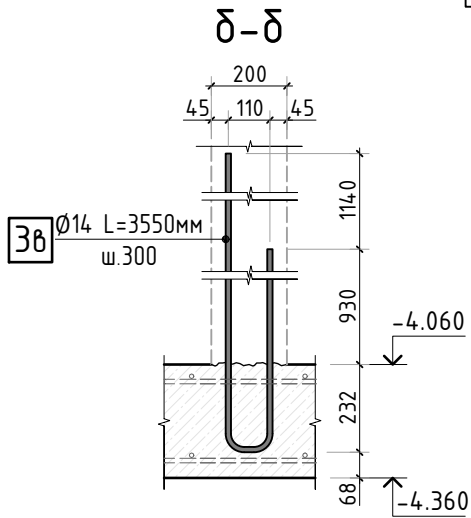
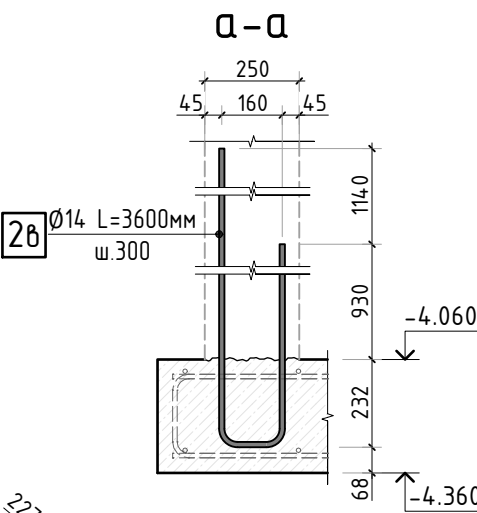
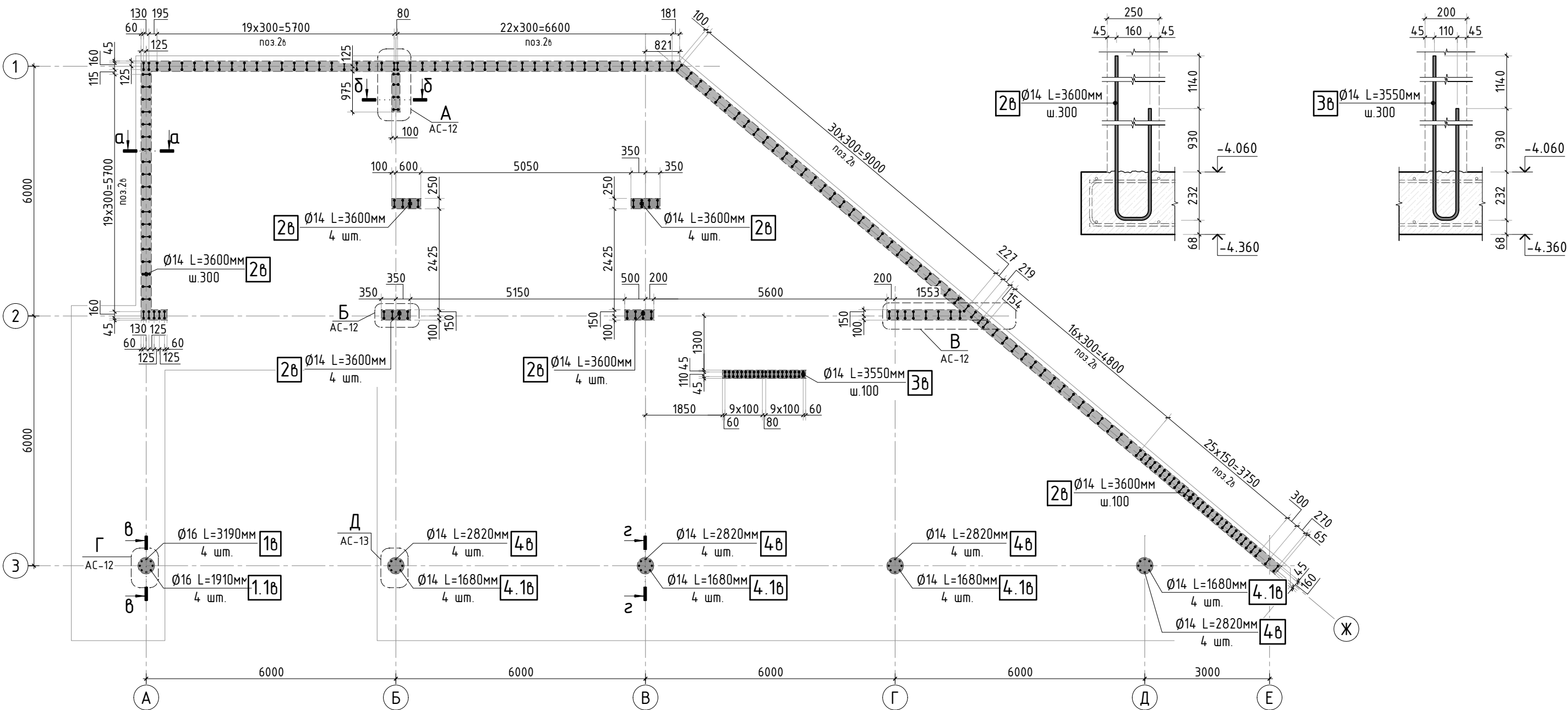
1. Общие указания см. листы АС-1..4. Узлы и сечения по фундаменту см. листы АС-12, 13.
2. Схему расположения выпусков из конструкции фундамента см. лист АС-11.
3. Детали плана 1 и 2 см. на листе АС -16.
4. Спецификацию элементов, ведомость деталей и ведомость расхода стали см. листы АС-15, 16.

						361-20/К			АС			
						Индивидуальный жилой дом						
Изм.	К.уч.	Лист	N док.	Подпись	Дата				стадия	лист	листов	
Гл. констр.						Заказчик:			РД	10	-	
ГИП												
Разраб.												
Проверил						Опалубочный план конструкции плиты фундамента			СТМК Tel.: +7 (499) 322-08-30 www.stmk.pro			
Н.контр.												



Согласовано				
Взам. инв.Н				
Подп. и дата				
Инв. N подл.				

Схема расположения выпусков из конструкции фундамента

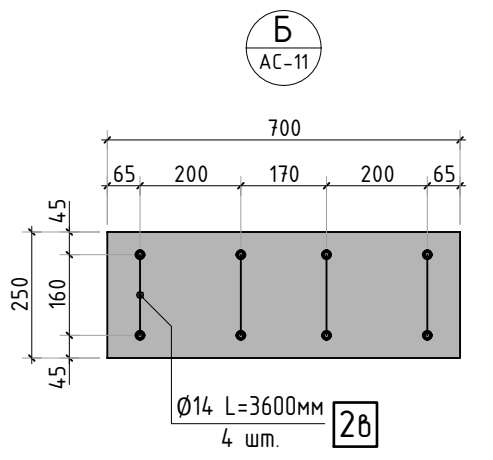
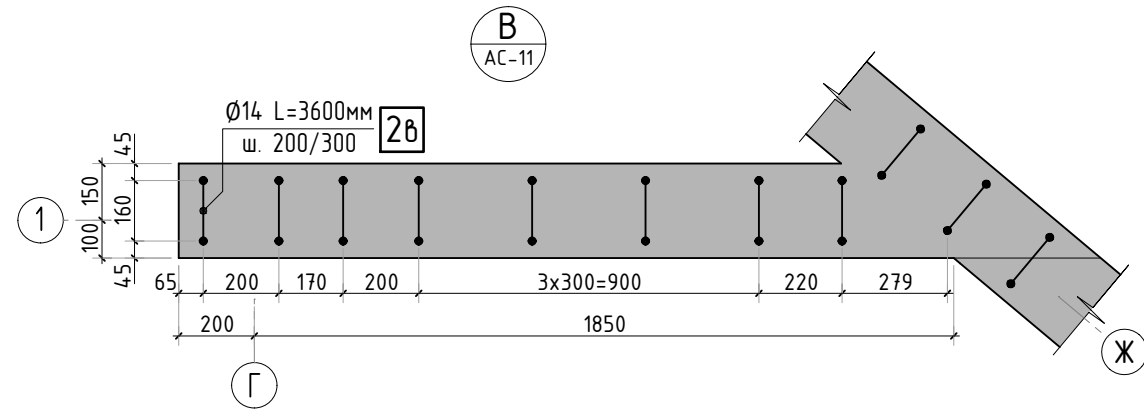
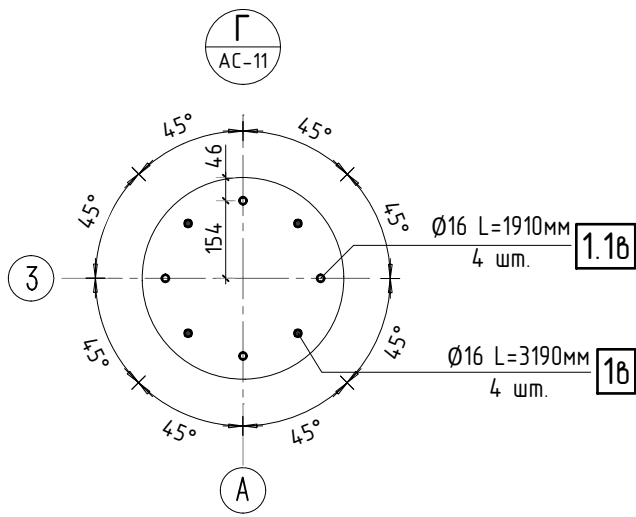
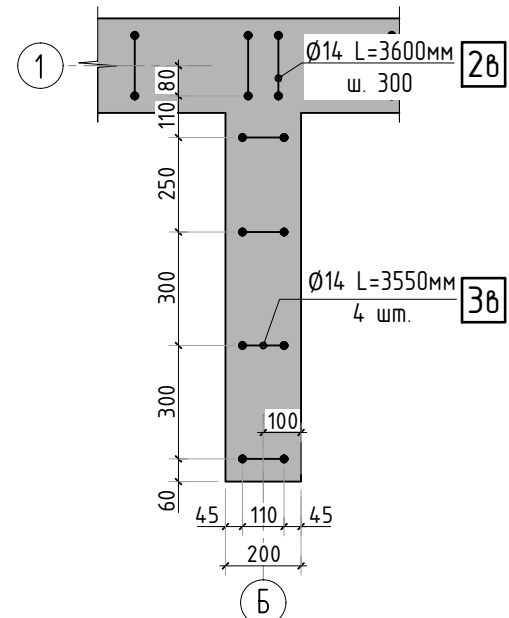
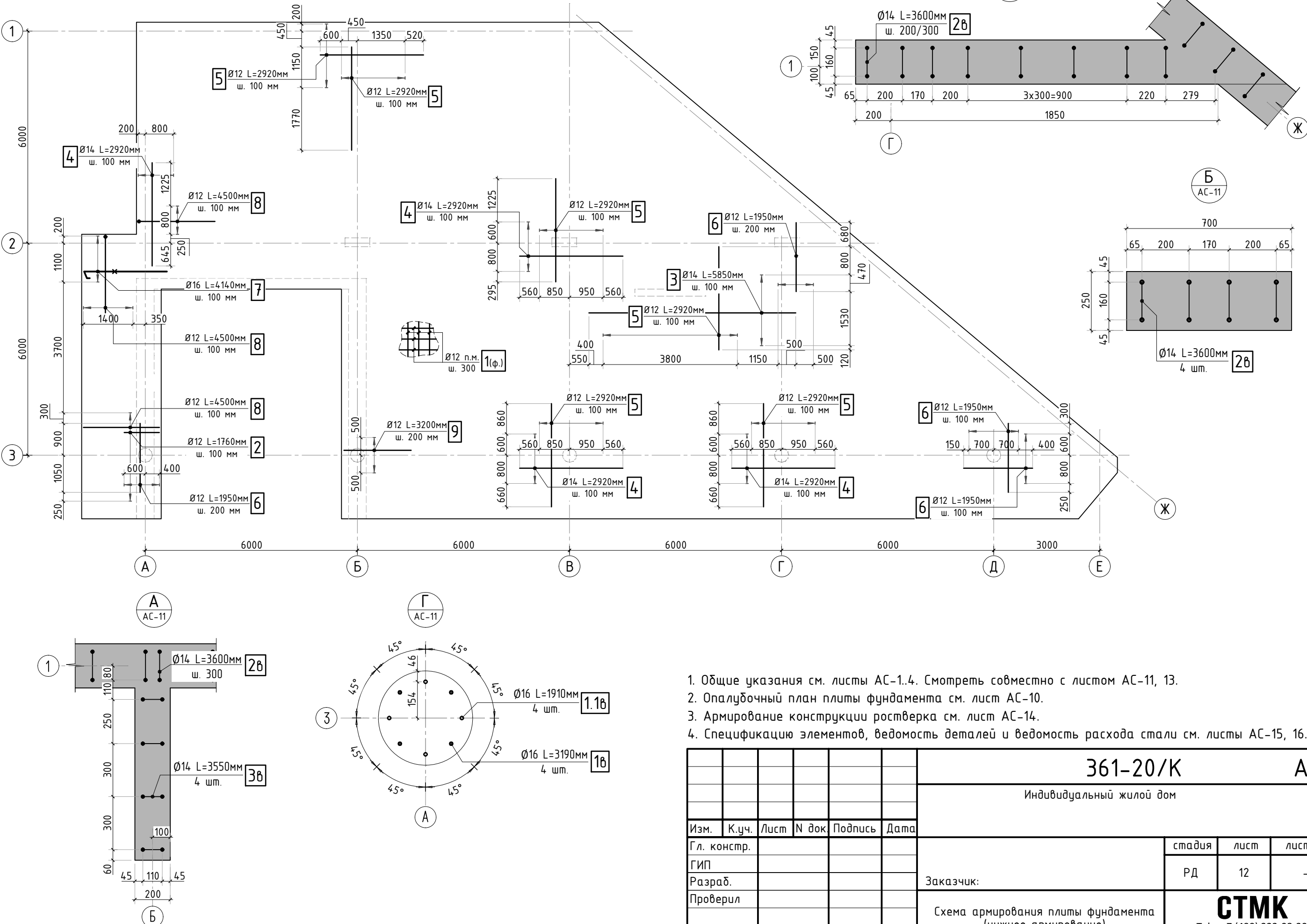


- Общие указания см. листы АС-1.4. Узлы и сечения по фундаменту см. листы АС-12, 13.
- Опалубочный план плиты фундамента см. лист АС-10.
- Сечения 3-3- и 4-4 см. лист АС-15
- Спецификацию элементов, ведомость деталей и ведомость расхода стали см. листы АС-15, 16.

						361-20/К			АС			
						Индивидуальный жилой дом						
Изм.	К.уч.	Лист	N док	Подпись	Дата	Заказчик:			стадия	лист	листов	
Гл. констр.									РД	11	-	
ГИП												
Разраб.												
Проверил						Схема расположения выпусков из плиты фундамента			СТМК Tel.: +7 (499) 322-08-30 www.stmk.pro			
Н.контр.												

Согласовано					
Взам. инв. N					
Подп. и дата					
Инв. N подл.					

Схема армирования плиты фундамента (нижнее армирование)

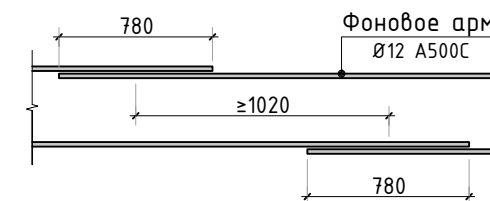


- 1. Общие указания см. листы АС-1.4. Смотреть совместно с листом АС-11, 13.
- 2. Опалубочный план плиты фундамента см. лист АС-10.
- 3. Армирование конструкции ростверка см. лист АС-14.
- 4. Спецификацию элементов, ведомость деталей и ведомость расхода стали см. листы АС-15, 16.

						361-20/К			АС			
						Индивидуальный жилой дом						
Изм.	К.уч.	Лист	N док	Подпись	Дата	Заказчик:			стадия	лист	листов	
Гл. констр.									РД	12	-	
ГИП												
Разраб.												
Проверил												
						Схема армирования плиты фундамента (нижнее армирование)			СТМК Tel.: +7 (499) 322-08-30 www.stmk.pro			
Н.контр.												

Согласовано					
Взам. инв.Н					
Подп. и дата					
Инв. N подл.					

Стыковка стержней фоновой арматуры внахлест



доп. арм. 100 100 100 100 100 100

фоновая арматура 300 300

усиление с шагом 200мм 200 200 200

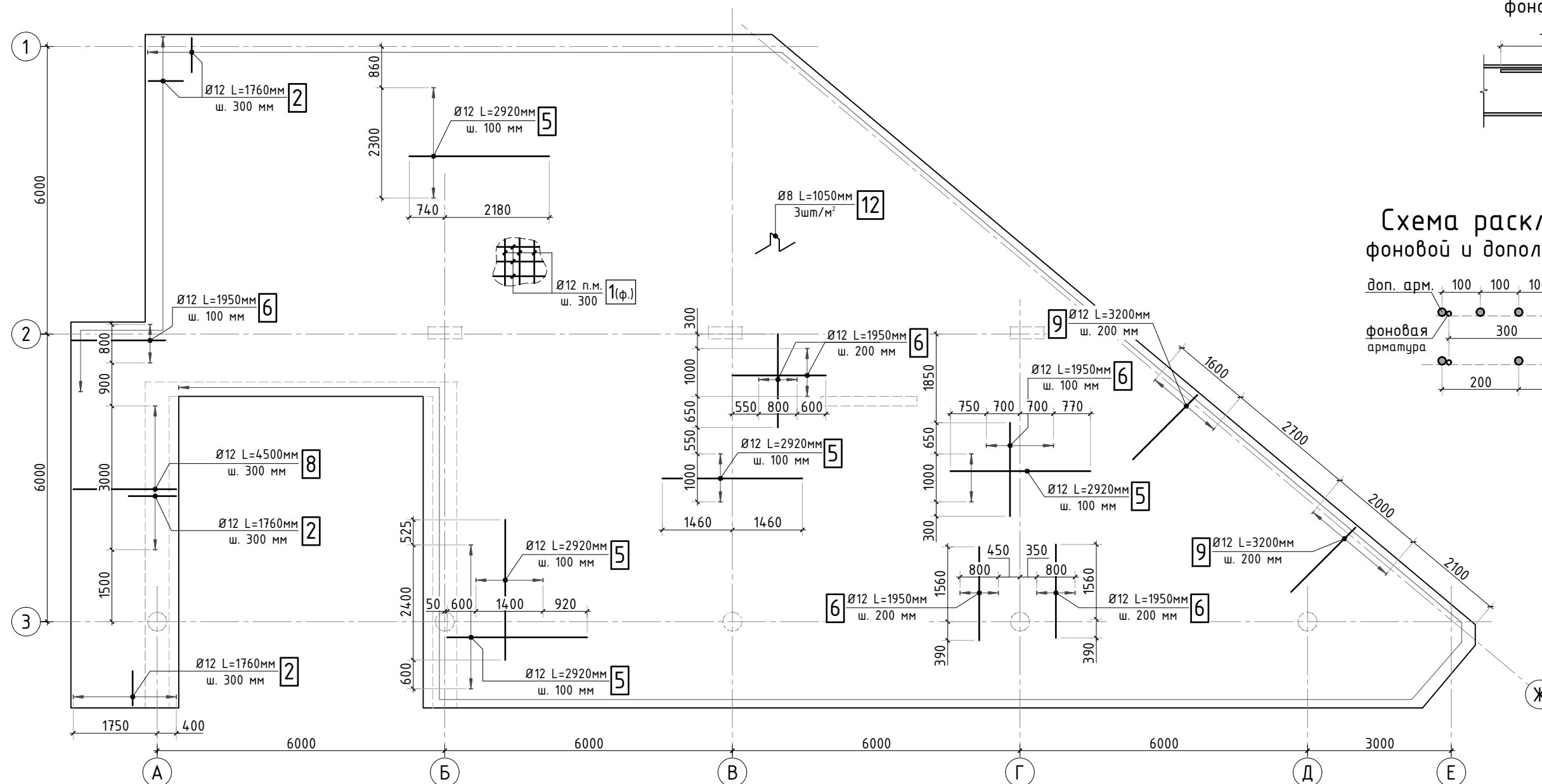
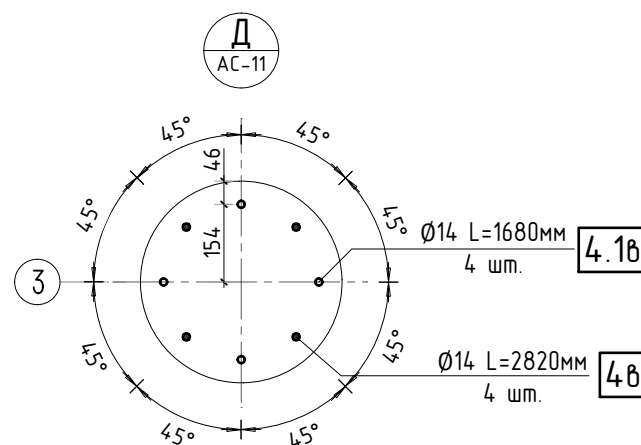


Diagram illustrating the structure of a 4-layer optical waveguide. The structure is defined by a grid of layers. The horizontal axes are labeled "цифровые оси" (digital axes) and "буквенные оси" (letter axes). The vertical layers are numbered 1, 2, 3, and 4. The diagram shows a 3D perspective of the waveguide structure.



1. Общие указания см. листы АС-1.4. Смотреть совместно с листом АС-11, 12.
2. Опалубочный план плиты фундамента см. лист АС-10.
3. Армирование конструкции ростверка см. лист АС-14.
4. Спецификацию элементов, ведомость деталей и ведомость расхода стали см. листы АС-15, 16.

						361-20/К			АС			
						Индивидуальный жилой дом						
Изм.	К.уч.	Лист	N док	Подпись	Дата	Заказчик:			стадия	лист	листов	
Гл. констр.					РД				13	-		
ГИП												
Разраб.												
Проверил												
Н.контр.						Схема армирования плиты фундамента (верхнее армирование)			СТМК Tel.: +7 (499) 322-08-30 www.stmk.pro			

Схема армирования ростверка Б-1 вдоль оси А

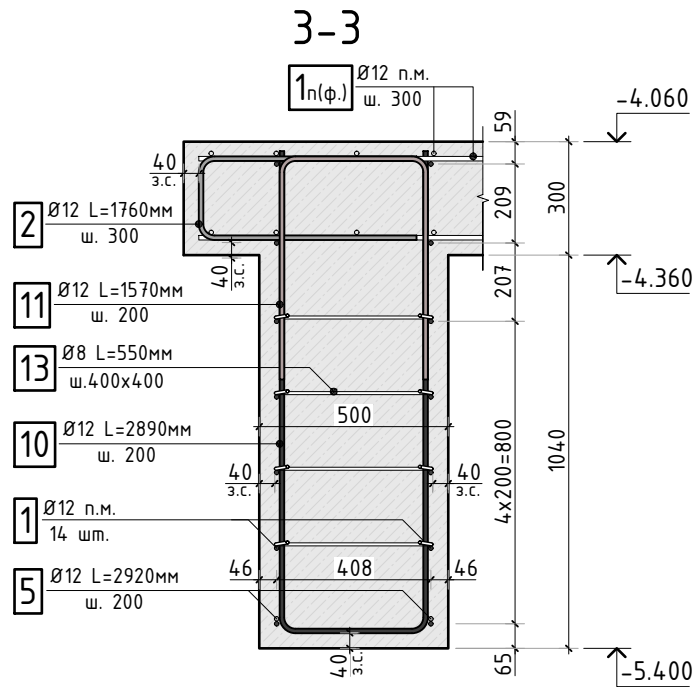
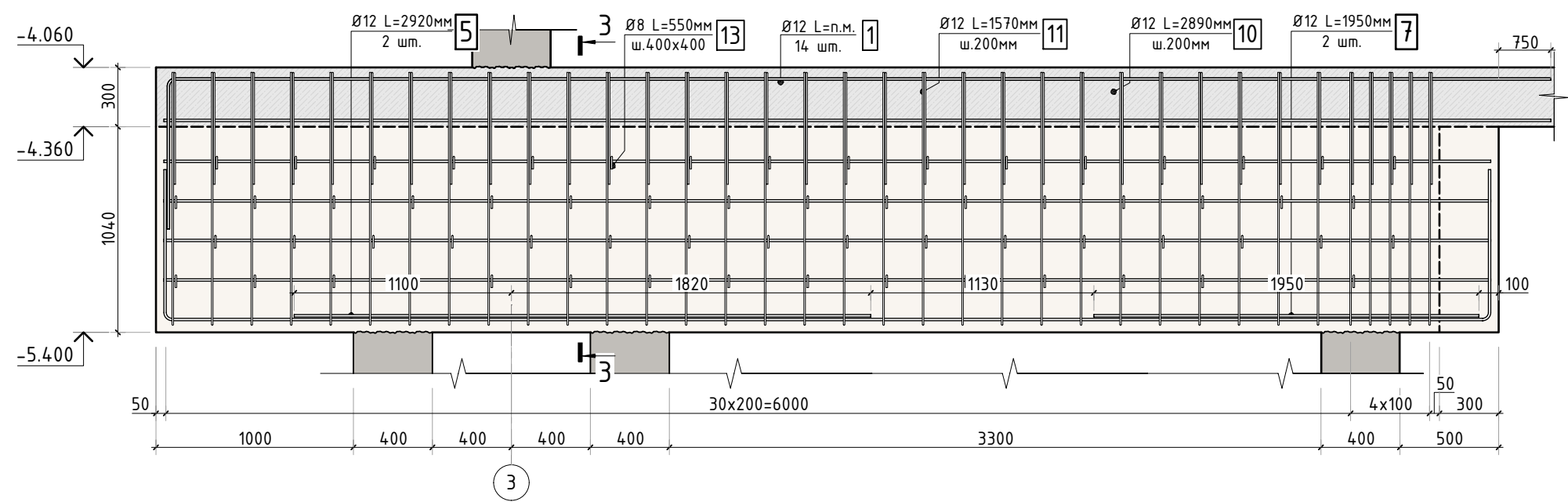


Схема армирования ростверка Б-1 вдоль оси Б

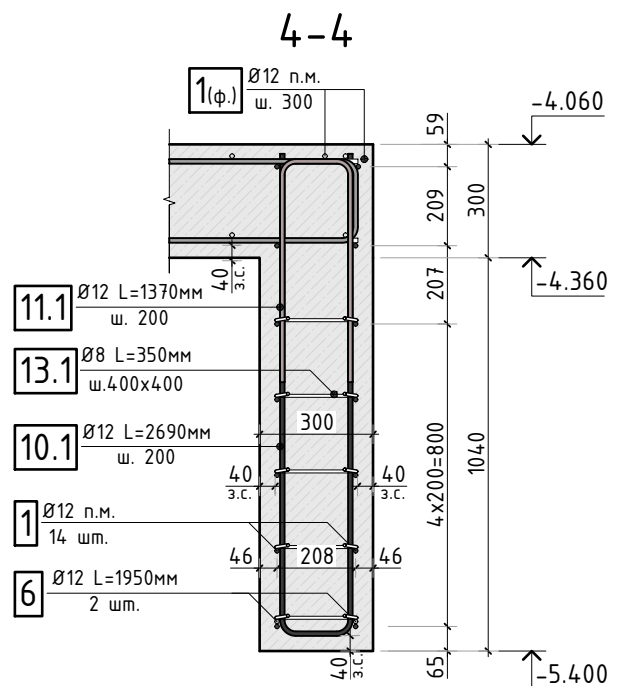
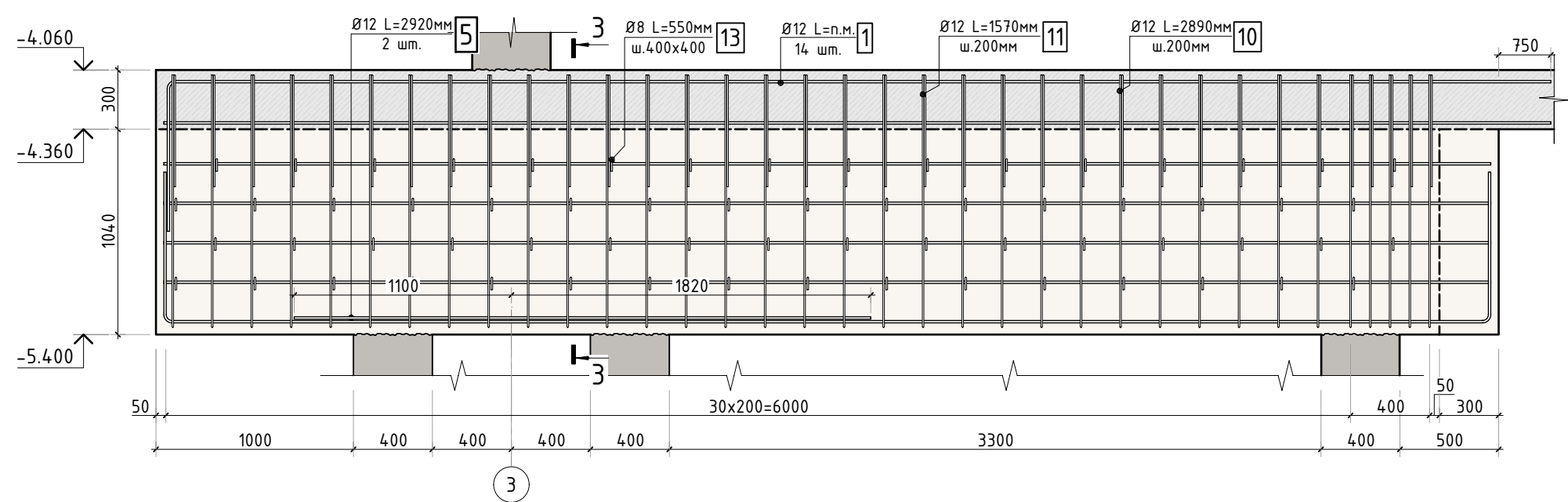
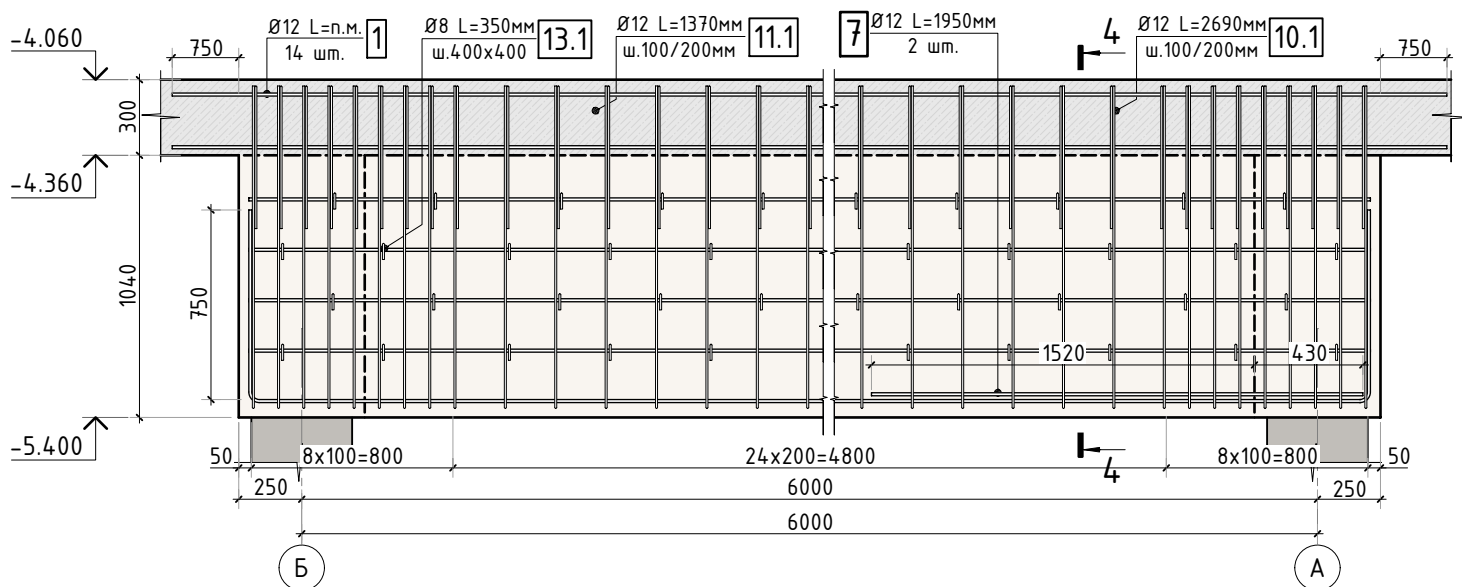


Схема армирования ростверка Б-2 вдоль цифровых осей



1. Общие указания см. листы АС-1..4. Схема армирования плиты фундамента см. листы АС-12, 13.
2. Схема армирования ростверка вдоль цифровых осей см. лист АС-13.
3. Спецификацию элементов, ведомость деталей и ведомость расхода стали см. листы АС-15, 16.

						361-20/К			АС			
						Индивидуальный жилой дом						
Изм.	К.уч.	Лист	N док	Подпись	Дата				стадия	лист	листов	
Гл. констр.									РД	14	-	
ГИП												
Разраб.						Заказчик:						
Проверил												
Н.контр.						Схема армирования ростверка			СТМК Tel.: +7 (499) 322-08-30 www.stmk.pro			

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

Спецификация элементов

Поз.	Обозначение	Наименование	Кол.	Масса ед., кг	Приме- чание
		Плита фундамента			
1	ГОСТ Р 52544-2006	Ø12 А500С п.м.	3890	0.888	
2	ГОСТ Р 52544-2006	Ø12 А500С L=1760мм	350	1.57	
3	ГОСТ Р 52544-2006	Ø14 А500С L=5850мм	22	7.08	
4	ГОСТ Р 52544-2006	Ø14 А500С L=2920мм	46	3.54	
5	ГОСТ Р 52544-2006	Ø12 А500С L=2920мм	242	2.60	
6	ГОСТ Р 52544-2006	Ø12 А500С L=1950мм	66	1.74	
7	ГОСТ Р 52544-2006	Ø16 А500С L=4140мм	15	6.55	
8	ГОСТ Р 52544-2006	Ø12 А500С L=4500мм	51	4.00	
9	ГОСТ Р 52544-2006	Ø12 А500С L=3200мм	27	2.85	
10	ГОСТ Р 52544-2006	Ø12 А500С L=2890мм	68	2.57	
10.1	ГОСТ Р 52544-2006	Ø12 А500С L=2690мм	41	2.39	
11	ГОСТ Р 52544-2006	Ø12 А500С L=1570мм	68	1.40	
11.1	ГОСТ Р 52544-2006	Ø12 А500С L=1370мм	41	1.22	
12	ГОСТ Р 52544-2006	Ø8 А500С L=1050мм	570	0.42	
13	ГОСТ Р 52544-2006	Ø8 А500С L=550мм	120	0.22	
13.1	ГОСТ Р 52544-2006	Ø8 А500С L=350мм	70	0.14	
14*	ГОСТ Р 52544-2006	Ø6 А500С L=730мм	260	0.17	
14	ГОСТ Р 52544-2006	Ø6 А500С L=360мм	520	0.08	
		Выпуски из плиты фундамента			
18	ГОСТ Р 52544-2006	Ø16 А500С L=3190мм	4	5.04	
1.18	ГОСТ Р 52544-2006	Ø16 А500С L=1910мм	4	3.02	
28	ГОСТ Р 52544-2006	Ø14 А500С L=3600мм	168	4.35	
38	ГОСТ Р 52544-2006	Ø14 А500С L=3550мм	24	4.29	
48	ГОСТ Р 52544-2006	Ø14 А500С L=2820мм	16	3.41	
4.18	ГОСТ Р 52544-2006	Ø14 А500С L=1680мм	16	2.03	
		Материалы			
	ГОСТ 26633-2015	Бетон тяжелый В25 F150 w6 м3	92.5	2400	

Ведомость деталей

(Начало)

Поз.	Эскиз	Поз.	Эскиз
2		7	
8		9	
10		10.1	
11		11.1	
12		13	
13.1		14	
15		18	

						361-20/К			АС		
						Индивидуальный жилой дом					
Изм.	К.уч.	Лист	N док.	Подпись	Дата				стадия	лист	листов
Гл. констр.									РД	15	-
ГИП											
Разраб.						Заказчик:					
Проверил											
						Спецификация и ведомость деталей на плиту фундамента					
Н.контр.									СТМК Tel.: +7 (499) 322-08-30 www.stmk.pro		

Ведомость деталей

(Окончание)

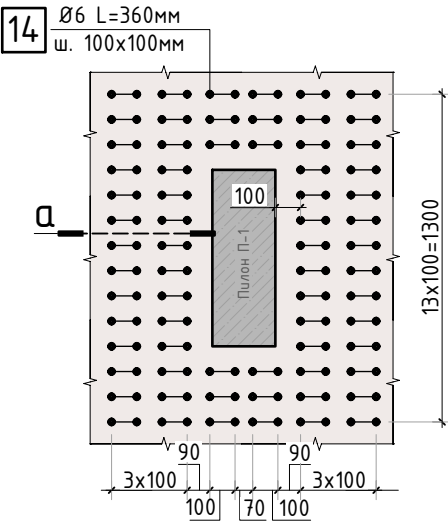
Поз.	Эскиз	Поз.	Эскиз
1.1б		2б	
3б		4б	
4.1б		-	

Ведомость расхода стали, кг

Марка элемента	Изделия арматурные							Бетон	Относи- тельный расход арматуры, т/м3
	Арматура класса						Всего	Марка	
	A500C							B25	
	ГОСТ Р 52544-2006							Кол-во, м3	
	Ø8	Ø12	Ø14	Ø16	Ø18	Итого			
Плита фундамента	332.8	5232.5	1241.7	130.6	-	6937.6	6937.6	92.5	0.08
	-	-	-	-	-	-	-	-	-
Всего:	332.8	5232.5	1241.7	130.6	-	6937.6	6937.6	92.5	0.08
Нахлѐст, обрезки 15%	50.0	784.9	186.3	19.6	-	1040.8	1040.8	-	-
Итого:	382.8	6017.4	1428.0	150.2	-	7978.4	7978.4	92.5	0.09

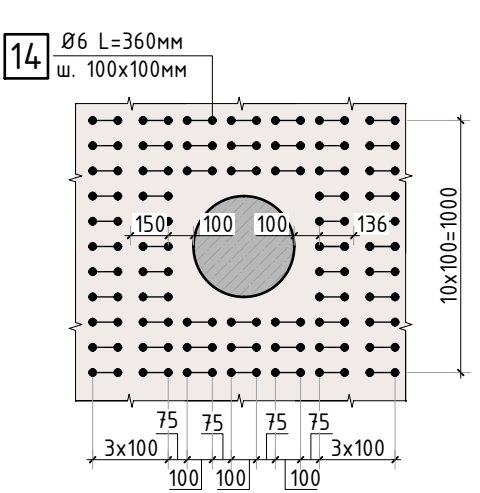
Деталь плана 1

(схема раскладки поперечной арматуры)

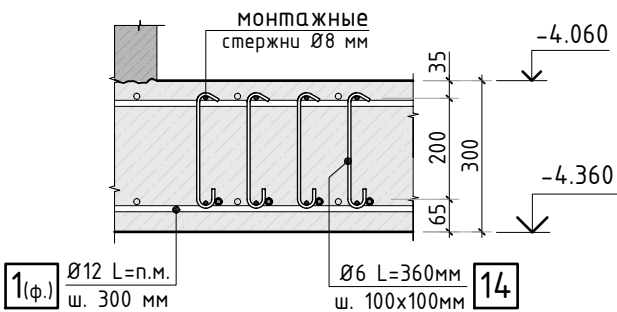


Деталь плана 2

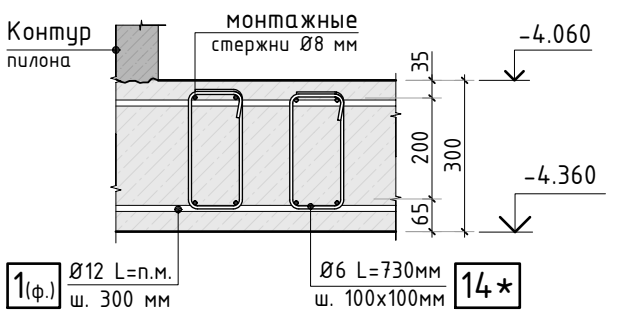
(схема раскладки поперечной арматуры)



а-а



а-а*

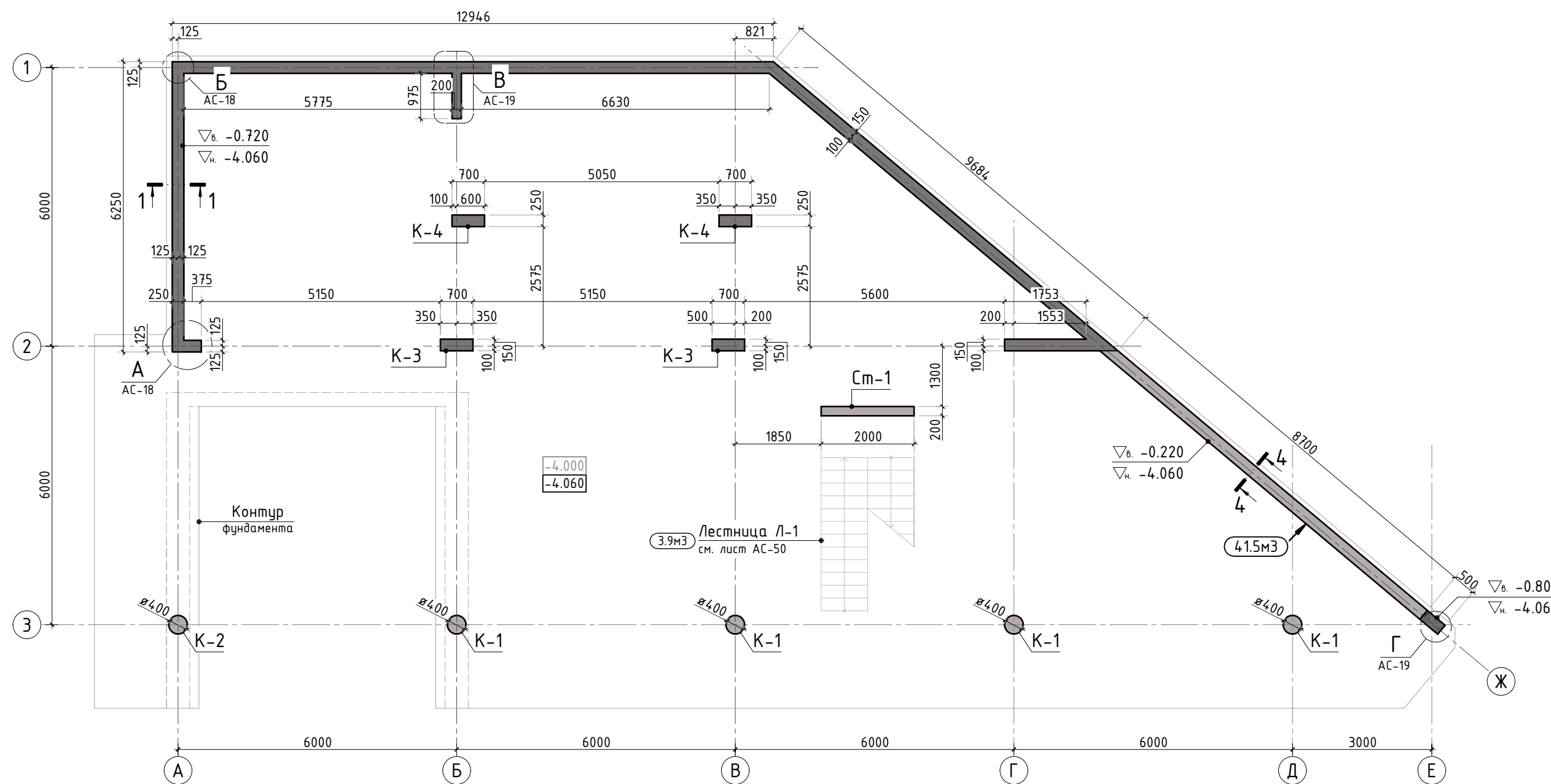


- Общие указания см. листы АС-1..4. Детали плана 1 и 2 замаркированы на листе АС-10.
- Спецификацию элементов см. лист АС-15.
- "*" - на сечении а-а* указан возможный вариант выполнения поперечного армирования в зоне продавливания.

Согласовано					
Взам. инв.Н					
Подп. и дата					
Инв. N подл.					

						361-20/К				АС					
						Индивидуальный жилой дом									
Изм.	К.уч.	Лист	N док.	Подпись	Дата										
Гл. констр.						Заказчик:				стадия	лист	листов			
ГИП										РД	16	-			
Разраб.															
Проверил						Ведомость расхода стали				СТМК Tel.: +7 (499) 322-08-30 www.stmk.pro					
Н.контр.															

Опалубочный план несущих конструкций цокольного этажа



- Общие указания см. листы АС-1..4.
- Спецификацию элементов, ведомость деталей, ведомость расхода стали см. листы АС-20...22.

						361-20/К			АС		
						Индивидуальный жилой дом					
Изм.	К.уч.	Лист	N док.	Подпись	Дата	Заказчик:			стадия	лист	листов
Гл. констр.									РД	17	-
ГИП											
Разраб.											
Проверил											
						Опалубочный план несущих конструкций цокольного этажа			СТМК Тел.: +7 (499) 322-08-30 www.stmk.pro		
Н.контр.											

Technical drawing of a reinforced concrete slab and column cross-section. The drawing shows a slab with a total width of 6000 mm and a total height of 3340 mm. The slab is supported by a central column (2) and two side columns (1). The slab is divided into three sections: a left section (2.1c) with a width of 4600 mm, a middle section (2c) with a width of 1050 mm, and a right section (2.1c) with a width of 1050 mm. The slab is reinforced with Ø14 bars (L=2860 mm) and Ø12 bars (L=4180 mm). The column is reinforced with 3x200 bars. The drawing includes dimensions for the slab thickness (220 mm), column diameter (500 mm), and reinforcement spacing (75 mm).

отознать по месту

Плита перекрытия

5c Ø8 L=330мм ш.600x400

1c Ø14 L=п.м. ш.300мм

3c Ø8 L=п.м. ш.200мм

6c Ø12 L=п.м. ш.200мм

Гидрошпонка

Выпуски ш.300мм

910

-0.500

-0.720

220

50

100

100

140

9x200=1800

3340

5x200=1000

29 з.с.

29 з.с.

-4.060

50

300

-4.360

Technical drawing of a vertical well casing with reinforcement details. The drawing shows a cross-section of the casing with various reinforcement bars and dimensions.

Dimensions and Elevation:

- Top elevation: -0.500
- Bottom elevation: -4.360
- Well depth: 3340
- Casing diameter: 910
- Reinforcement bar spacing: 200 (indicated as 9x200=1800 and 5x200=1000)
- Reinforcement bar diameter: 14 (indicated as 14x200=1000)
- Reinforcement bar diameter: 12 (indicated as 12x200=1000)
- Reinforcement bar diameter: 8 (indicated as 8x200=1000)
- Reinforcement bar diameter: 10 (indicated as 10x200=1000)
- Reinforcement bar diameter: 16 (indicated as 16x200=1000)
- Reinforcement bar diameter: 18 (indicated as 18x200=1000)
- Reinforcement bar diameter: 20 (indicated as 20x200=1000)
- Reinforcement bar diameter: 22 (indicated as 22x200=1000)
- Reinforcement bar diameter: 24 (indicated as 24x200=1000)
- Reinforcement bar diameter: 26 (indicated as 26x200=1000)
- Reinforcement bar diameter: 28 (indicated as 28x200=1000)
- Reinforcement bar diameter: 30 (indicated as 30x200=1000)
- Reinforcement bar diameter: 32 (indicated as 32x200=1000)
- Reinforcement bar diameter: 34 (indicated as 34x200=1000)
- Reinforcement bar diameter: 36 (indicated as 36x200=1000)
- Reinforcement bar diameter: 38 (indicated as 38x200=1000)
- Reinforcement bar diameter: 40 (indicated as 40x200=1000)
- Reinforcement bar diameter: 42 (indicated as 42x200=1000)
- Reinforcement bar diameter: 44 (indicated as 44x200=1000)
- Reinforcement bar diameter: 46 (indicated as 46x200=1000)
- Reinforcement bar diameter: 48 (indicated as 48x200=1000)
- Reinforcement bar diameter: 50 (indicated as 50x200=1000)
- Reinforcement bar diameter: 52 (indicated as 52x200=1000)
- Reinforcement bar diameter: 54 (indicated as 54x200=1000)
- Reinforcement bar diameter: 56 (indicated as 56x200=1000)
- Reinforcement bar diameter: 58 (indicated as 58x200=1000)
- Reinforcement bar diameter: 60 (indicated as 60x200=1000)
- Reinforcement bar diameter: 62 (indicated as 62x200=1000)
- Reinforcement bar diameter: 64 (indicated as 64x200=1000)
- Reinforcement bar diameter: 66 (indicated as 66x200=1000)
- Reinforcement bar diameter: 68 (indicated as 68x200=1000)
- Reinforcement bar diameter: 70 (indicated as 70x200=1000)
- Reinforcement bar diameter: 72 (indicated as 72x200=1000)
- Reinforcement bar diameter: 74 (indicated as 74x200=1000)
- Reinforcement bar diameter: 76 (indicated as 76x200=1000)
- Reinforcement bar diameter: 78 (indicated as 78x200=1000)
- Reinforcement bar diameter: 80 (indicated as 80x200=1000)
- Reinforcement bar diameter: 82 (indicated as 82x200=1000)
- Reinforcement bar diameter: 84 (indicated as 84x200=1000)
- Reinforcement bar diameter: 86 (indicated as 86x200=1000)
- Reinforcement bar diameter: 88 (indicated as 88x200=1000)
- Reinforcement bar diameter: 90 (indicated as 90x200=1000)
- Reinforcement bar diameter: 92 (indicated as 92x200=1000)
- Reinforcement bar diameter: 94 (indicated as 94x200=1000)
- Reinforcement bar diameter: 96 (indicated as 96x200=1000)
- Reinforcement bar diameter: 98 (indicated as 98x200=1000)
- Reinforcement bar diameter: 100 (indicated as 100x200=1000)

Reinforcement Details:

- 5c: Ø8 L=330mm ш.600x400
- 2c: Ø14 L=2860mm ш. 100
- 3c: Ø8 L=п.м. ш.200мм
- 1c: Ø14 L=п.м. ш.300мм
- 6c: Ø12 L=п.м. ш.200мм

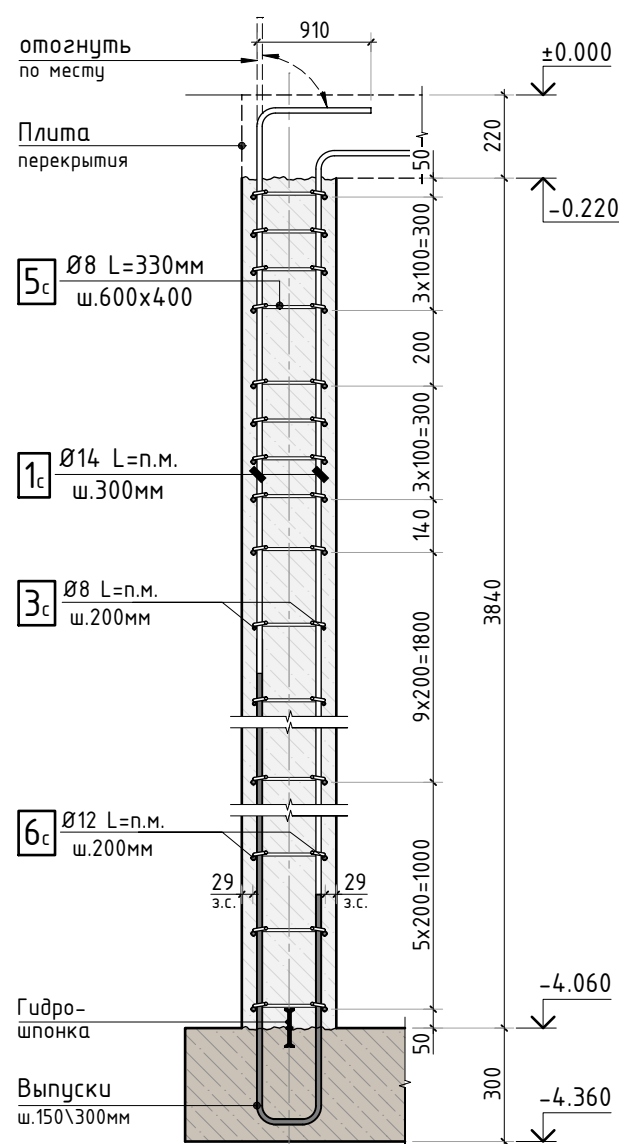
Other Labels:

- отознать по месту
- Плита перекрытия
- Гидрошпонка
- Выпуски ш.300мм

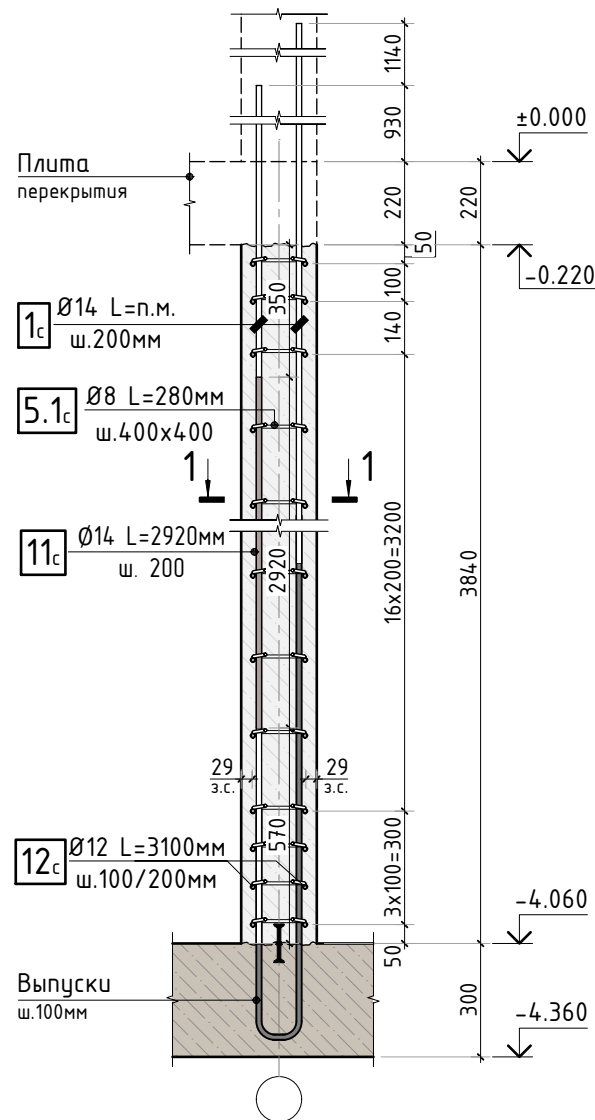
Technical drawing of a reinforced concrete slab (AC-17) showing dimensions and reinforcement details. The slab is 250mm thick. Reinforcement includes top bars (Ø8 L=330mm, w. 600x400), bottom bars (Ø8 L=1480mm, w. 100/200mm), and stirrups (Ø8 L=n.m., w. 200mm and Ø14 L=n.m., w. 300mm). Dimensions are given in mm.

- | | | | | | | | | | | | | |
|-------------|-------|------|--------|---------|------|---|--|--|---|------|--------|--|
| | | | | | | 361-20/К | | | АС | | | |
| | | | | | | Индивидуальный жилой дом | | | | | | |
| Изм. | К.уч. | Лист | № док. | Подпись | Дата | | | | стадия | лист | листов | |
| Гл. констр. | | | | | | Заказчик: | | | РД | 18 | - | |
| ГИП | | | | | | | | | | | | |
| Разраб. | | | | | | Армирование несущих конструкций
цокольного этажа | | | СТМК
Tel.: +7 (499) 322-08-30
www.stmk.pro | | | |
| Проверил | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | |
| Н.контр. | | | | | | | | | | | | |

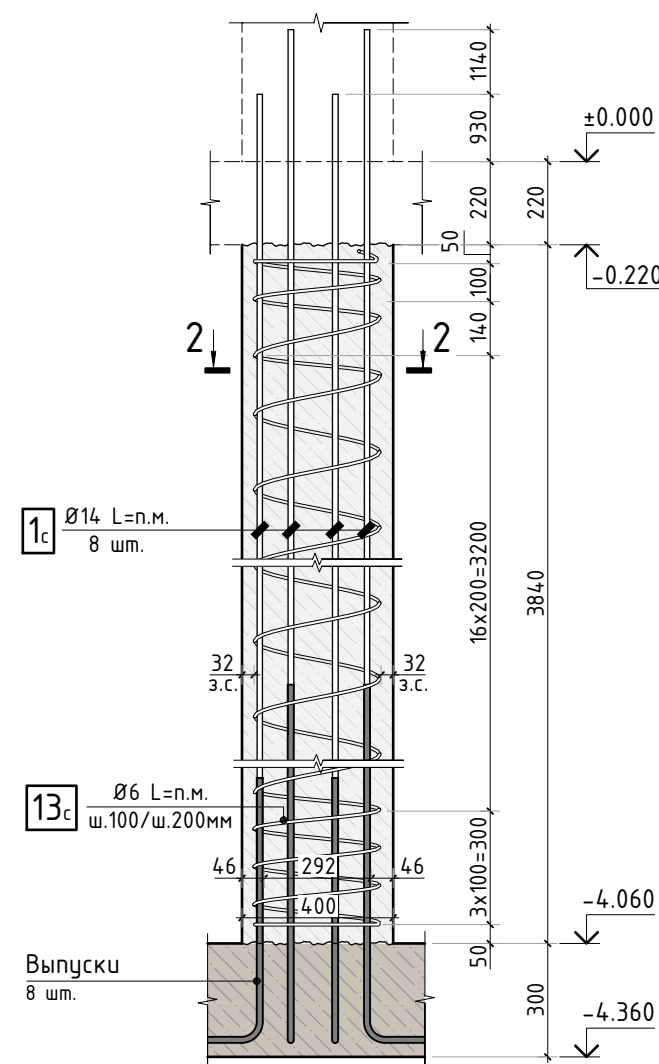
Сечение по стене 4-4



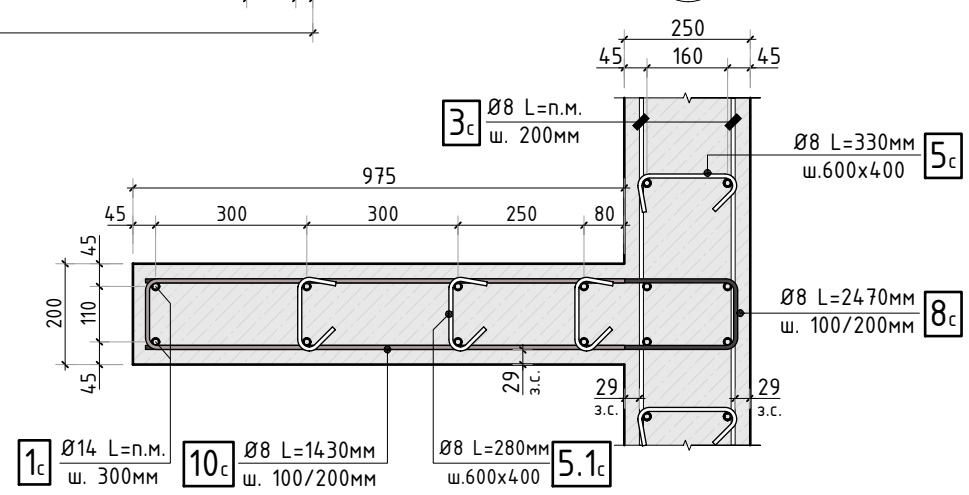
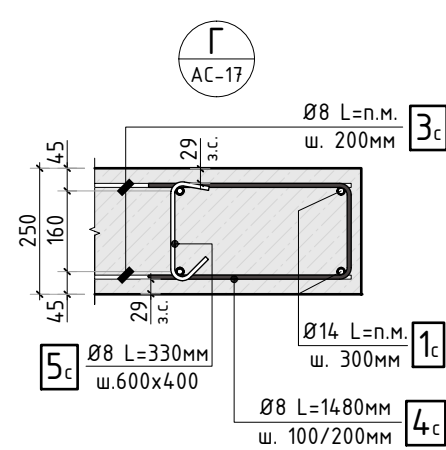
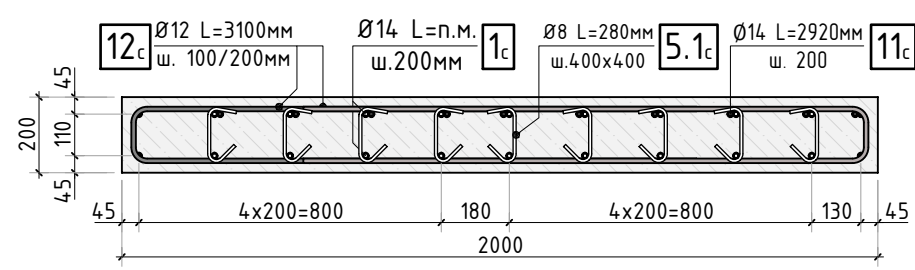
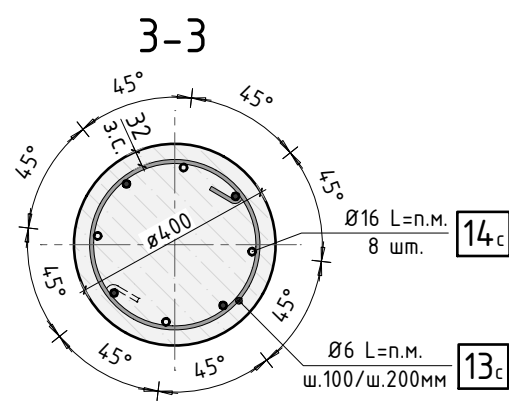
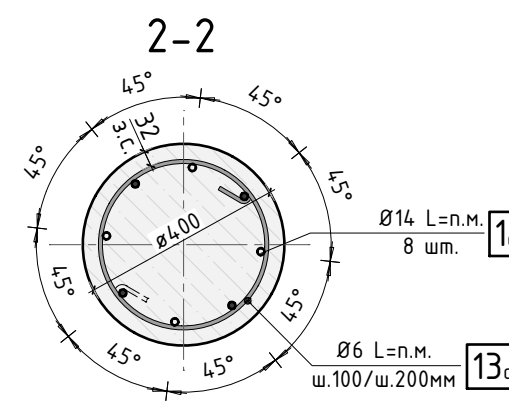
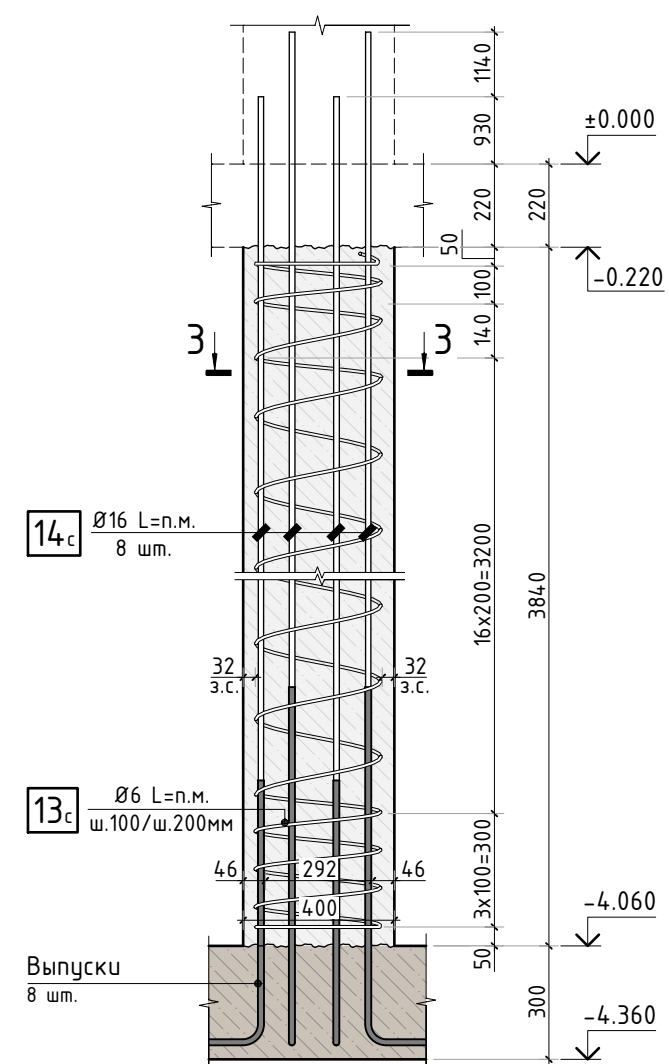
Стена Ст-1



Колонна К-1



Колонна К-2

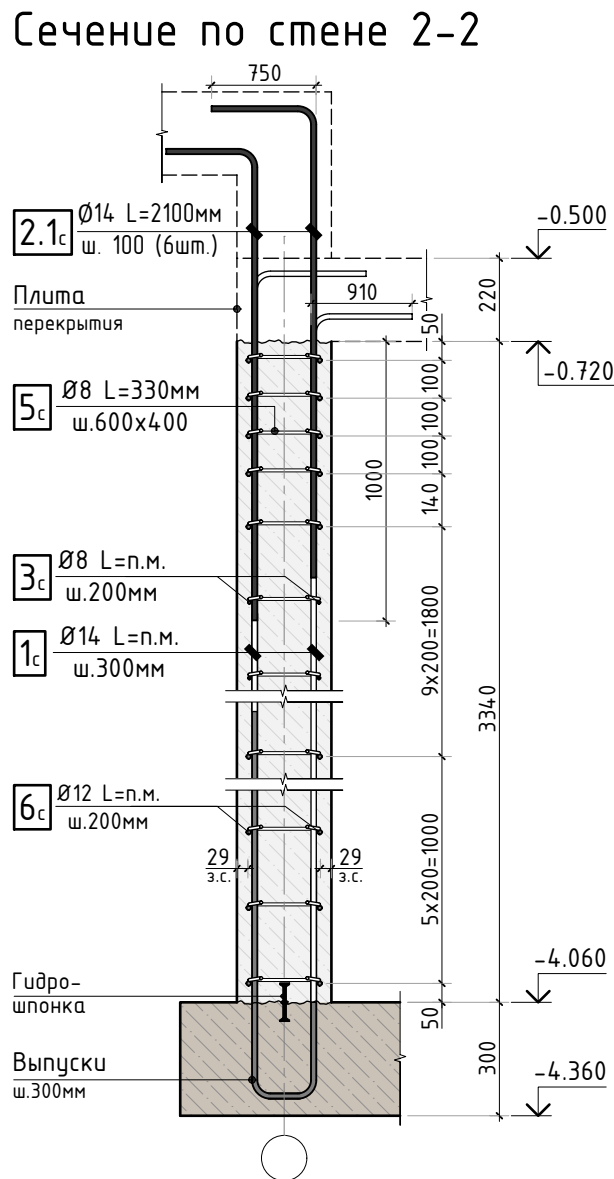
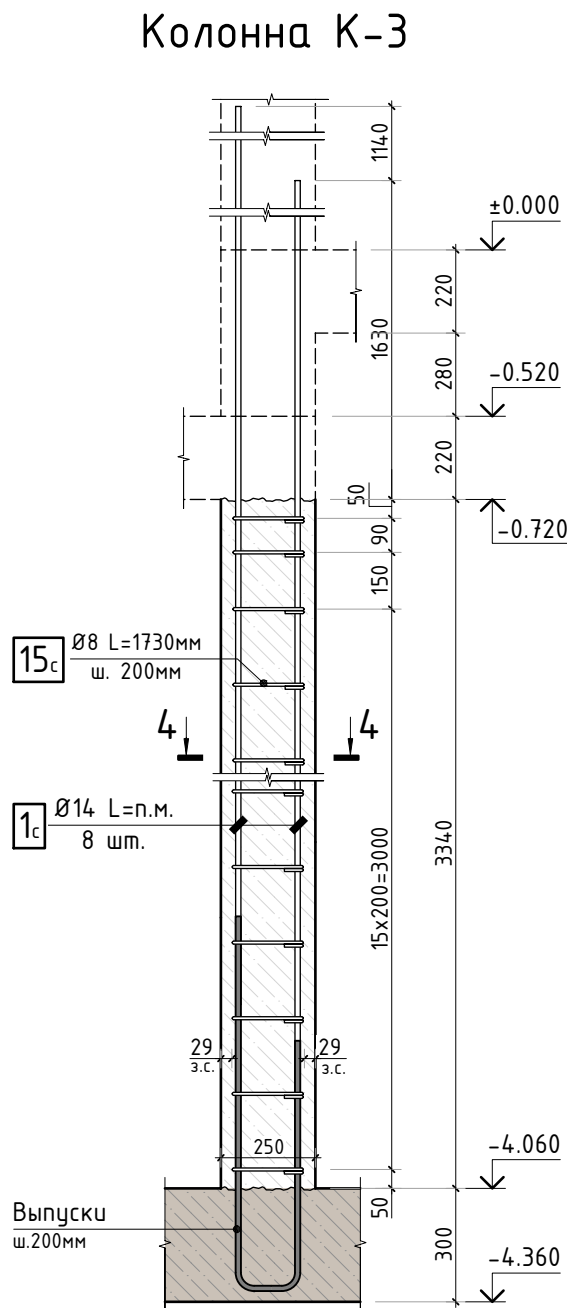
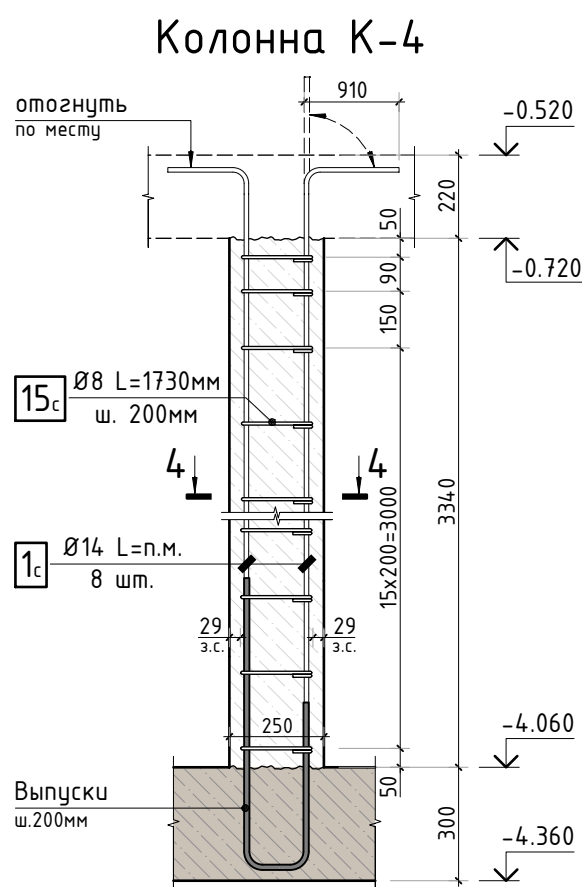
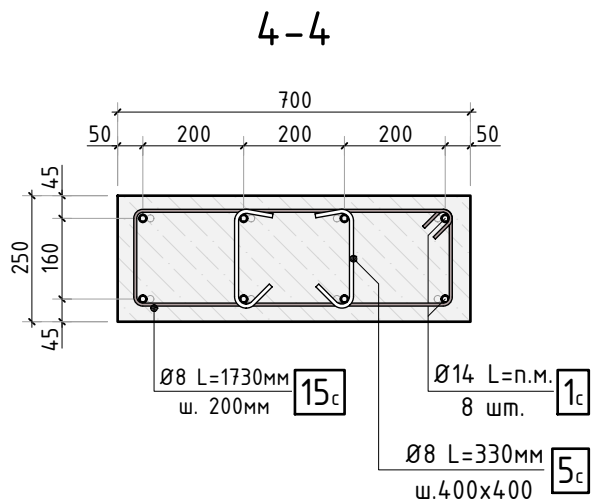


- Общие указания см. листы АС-1..4. Узлы и сечения по стене замаркированы на листе АС-17.
- Спецификацию элементов, ведомость деталей, ведомость расхода стали см. листы АС-20...22.

						361-20/К				АС					
						Индивидуальный жилой дом									
Изм.	К.уч.	Лист	N док.	Подпись	Дата					стадия	лист	листов			
Гл. констр.						Заказчик:				РД	19	-			
ГИП															
Разраб.						Армирование несущих конструкций цокольного этажа (лист 2)				СТМК Tel.: +7 (499) 322-08-30 www.stmk.pro					
Проверил															
Н.контр.															

СТМК
Tel.: +7 (499) 322-08-30
www.stmk.pro

Согласовано					
Взам. инв.Н					
Подп. и дата					
Инв. N подл.					



Ведомость деталей			
Поз.	Эскиз	Поз.	Эскиз
2с	 Ø14 A500C L= 2860 мм	4с	 Ø8 A500C L= 1480 мм
5с	 Ø8 A500C L= 330 мм	5.1с	 Ø8 A500C L= 280 мм
7с	 Ø12 A500C L= 4180 мм	8с	 Ø8 A500C L= 2470 мм
9с	 Ø8 A500C L= 1600 мм	10с	 Ø8 A500C L= 1430 мм
12с	 Ø12 A500C L= 3100 мм	15с	 Ø8 A500C L= 1730 мм
2.1с	 Ø14 A500C L= 2100 мм	-	

- Общие указания см. листы АС-1..4. Колонны замаркированы на листе АС-17.
- Спецификацию элементов, ведомость расхода стали см. листы АС-21, 22.

						361-20/К				АС		
						Индивидуальный жилой дом						
Изм.	К.уч.	Лист	N док.	Подпись	Дата					стадия	лист	листов
Гл. констр.						Заказчик:				РД	20	-
ГИП												
Разраб.						Армирование несущих конструкций цокольного этажа (лист 3). Ведомость деталей				СТМК Tel.: +7 (499) 322-08-30 www.stmk.pro		
Проверил												
Н.контр.												

СТМК

Tel.: +7 (499) 322-08-30
www.stmk.pro

Согласовано

Взам. инв.Н

Подп. и дата

Инв. N подл.

Спецификация элементов

(Начало)

Поз.	Обозначение	Наименование	Кол.	Масса ед., кг	Приме- чание
		Стены цокольного этажа			
1с	ГОСТ Р 52544-2006	Ø14 А500С п.м.	1230	1.21	
2с	ГОСТ Р 52544-2006	Ø14 А500С L=2860мм 	59	3.46	
2.1с	ГОСТ Р 52544-2006	Ø14 А500С L=2100мм 	20	2.54	
3с	ГОСТ Р 52544-2006	Ø8 А500С п.м.	684	0.395	
4с	ГОСТ Р 52544-2006	Ø8 А500С L=1480мм 	179	0.59	
5с	ГОСТ Р 52544-2006	Ø8 А500С L=330мм 	732	0.14	
5.1с	ГОСТ Р 52544-2006	Ø8 А500С L=280мм 	20	0.12	
6с	ГОСТ Р 52544-2006	Ø12 А500С п.м.	1016	0.888	
7с	ГОСТ Р 52544-2006	Ø12 А500С L=4180мм 	4	3.72	
8с	ГОСТ Р 52544-2006	Ø8 А500С L=2470мм 	19	0.98	
9с	ГОСТ Р 52544-2006	Ø8 А500С L=1600мм 	19	0.64	
10с	ГОСТ Р 52544-2006	Ø8 А500С L=1430мм 	19	0.57	
		Материалы			
	ГОСТ 26633-2015	Бетон тяжелый В25 F150 w6 м3	35.3	2400	
		Стена Ст-1	1		
1с	ГОСТ Р 52544-2006	Ø14 А500С п.м.	110.0	1.21	
11с	ГОСТ Р 52544-2006	Ø14 А500С L=2920мм шт.	11	3.54	
12с	ГОСТ Р 52544-2006	Ø12 А500С L=3100мм 	44	2.76	
5.1с	ГОСТ Р 52544-2006	Ø8 А500С L=280мм 	61	0.12	
		Материалы			
	ГОСТ 26633-2015	Бетон тяжелый В25 F150 w6 м3	1.6	2400	
		Колонна К-1	4		
1с	ГОСТ Р 52544-2006	Ø14 А500С п.м.	40.0	1.21	
13с	ГОСТ Р 52544-2006	Ø6 А500С п.м.	24	0.222	
		Материалы			
	ГОСТ 26633-2015	Бетон тяжелый В25 F150 w6 м3	0.5	2400	

Спецификация элементов

(Окончание)

		Колонна К-2	1		
14с	ГОСТ Р 52544-2006	Ø16 А500С п.м.	41.0	1.58	
1.3с	ГОСТ Р 52544-2006	Ø6 А500С п.м.	24	1.21	
		Материалы			
	ГОСТ 26633-2015	Бетон тяжелый В25 F150 w6 м3	0.5	2400	
		Колонна К-3	2		
1с	ГОСТ Р 52544-2006	Ø14 А500С п.м.	40.0	1.21	
15с	ГОСТ Р 52544-2006	Ø8 А500С L=1730мм 	20	0.69	
5с	ГОСТ Р 52544-2006	Ø8 А500С L=330мм 	40	0.14	
		Материалы			
	ГОСТ 26633-2015	Бетон тяжелый В25 F150 w6 м3	0.6	2400	
		Колонна К-4	2		
1с	ГОСТ Р 52544-2006	Ø14 А500С п.м.	30.4	1.21	
15с	ГОСТ Р 52544-2006	Ø8 А500С L=1730мм 	20	0.69	
5с	ГОСТ Р 52544-2006	Ø8 А500С L=330мм 	40	0.14	
		Материалы			
	ГОСТ 26633-2015	Бетон тяжелый В25 F150 w6 м3	0.6	2400	

Изм.

К.уч.

Лист

N док.

Подпись

Дата

361-20/К

АС

Индивидуальный жилой дом

Заказчик:

Спецификация элементов на несущие конструкции цокольного этажа

стадия

лист

листов

РД

21

-

СТМК

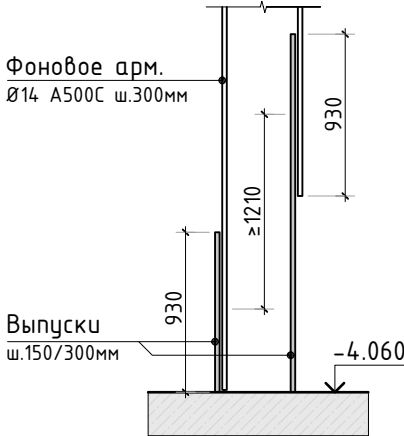
Tel.: +7 (499) 322-08-30

www.stmk.pro

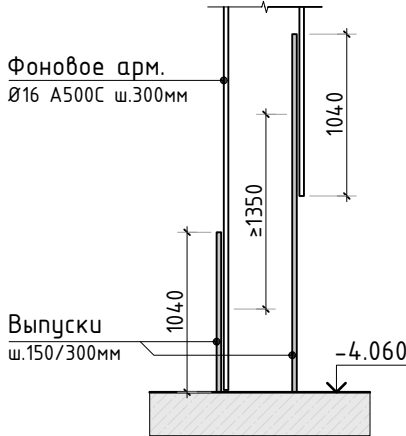
Ведомость расхода стали, кг

Марка элемента	Изделия арматурные							Бетон	Относи- тельный расход арматуры, м/м3
	Арматура класса						Всего	Марка	
	A500C							B25	
	ГОСТ Р 52544-2006							Кол-во, м3	
	Ø6	Ø8	Ø12	Ø14	Ø16	Итого			
Вертикальные констр. цокольного этажа	26.4	590.4	1038.6	2230.5	64.8	3950.7	3950.7	41.8	0.09
	-	-	-	-	-	-	-	-	-
Всего:	26.4	590.4	1038.6	2230.5	64.8	3950.7	6990.9	41.8	0.09
Нахлѣст, обрезки 15%	4.0	88.6	155.8	334.6	9.8	592.8	592.8	-	-
Итого:	30.4	679.0	1194.4	2565.1	74.6	4543.5	4543.5	41.8	0.11

Стыковка стержней
фоновой вертикальной арматуры
стены внахлест



Стыковка стержней
фоновой вертикальной арматуры
стены внахлест



Согласовано

Взам. инв.Н

Подп. и дата

Инв. N подл.

Изм.	К.уч.	Лист	N док.	Подпись	Дата
Гл. констр.					
ГИП					
Разраб.					
Проверил					
Н.контр.					

361-20/К

АС

Индивидуальный жилой дом

Заказчик:

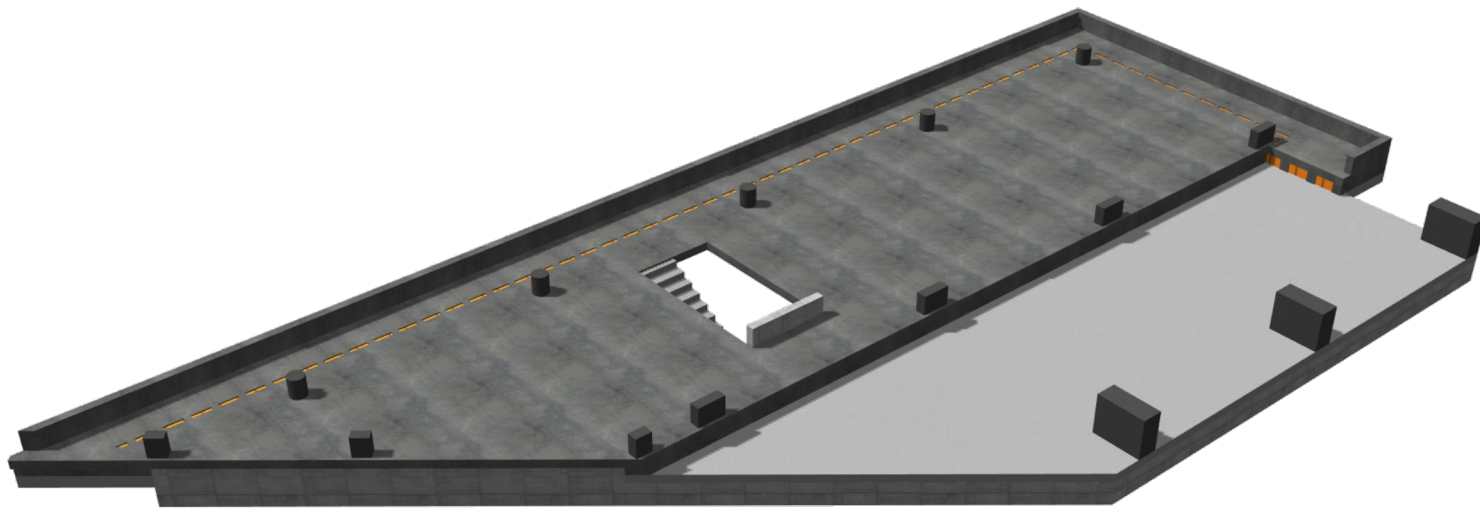
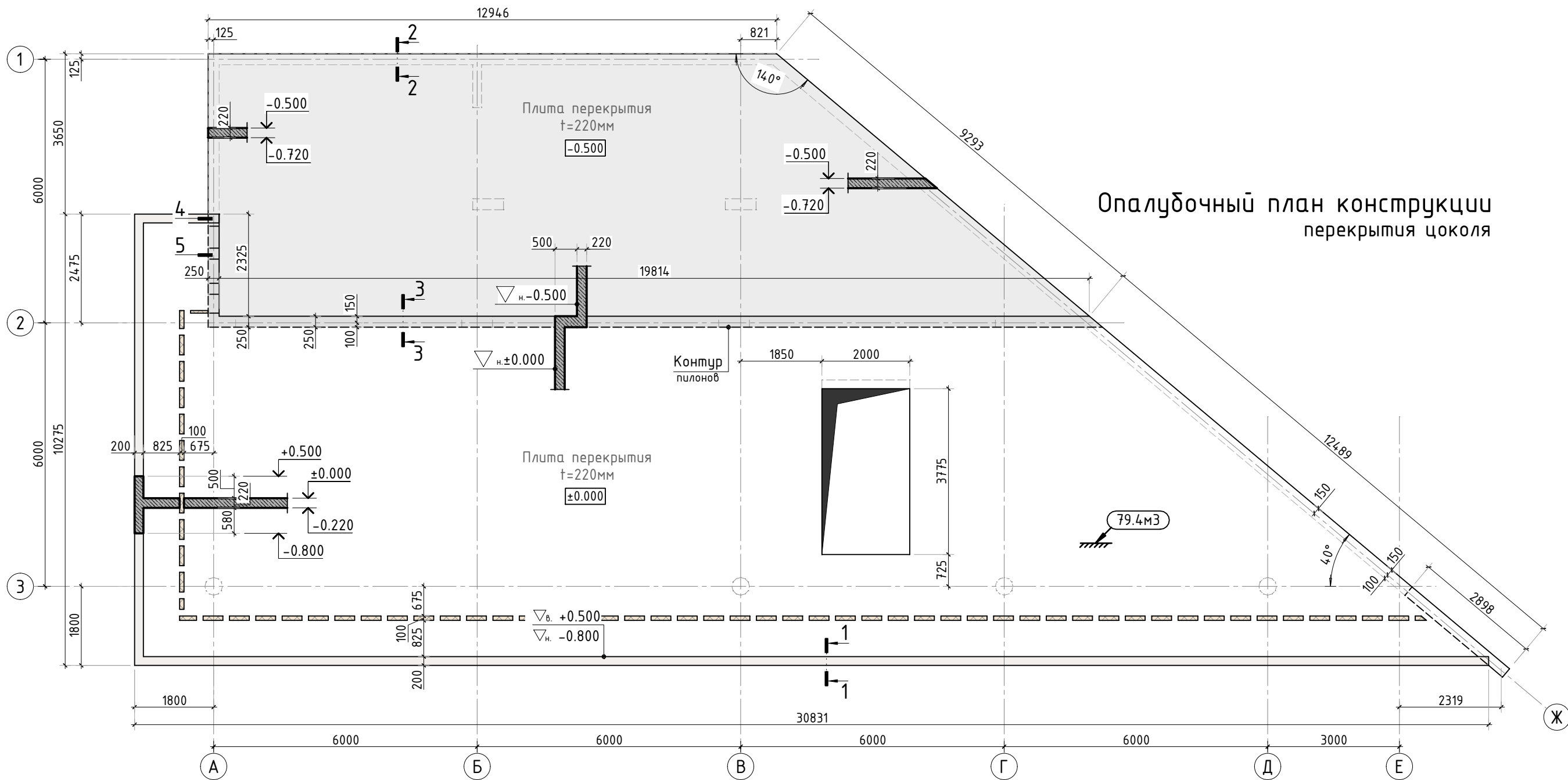
Ведомость расхода стали

стадия	лист	листов
РД	22	-

СТМК

Tel.: +7 (499) 322-08-30
www.stmk.pro

Согласовано					
Взам. инв.Н					
Подп. и дата					
Инв. N подл.					



- Общие указания см. листы АС-1..4.
- Спецификацию элементов, ведомость деталей см. листы АС-28, 28.1.
- Ведомость расхода стали см. листы АС-52.

						361-20/К				АС		
						Индивидуальный жилой дом						
Изм.	К.уч.	Лист	N док.	Подпись	Дата							
Гл. констр.						Заказчик:				стадия	лист	листов
ГИП										РД	23	-
Разраб.												
Проверил						Опалубочный план конструкции перекрытия цокольного этажа				СТМК Tel.: +7 (499) 322-08-30 www.stmk.pro		
Н.контр.												

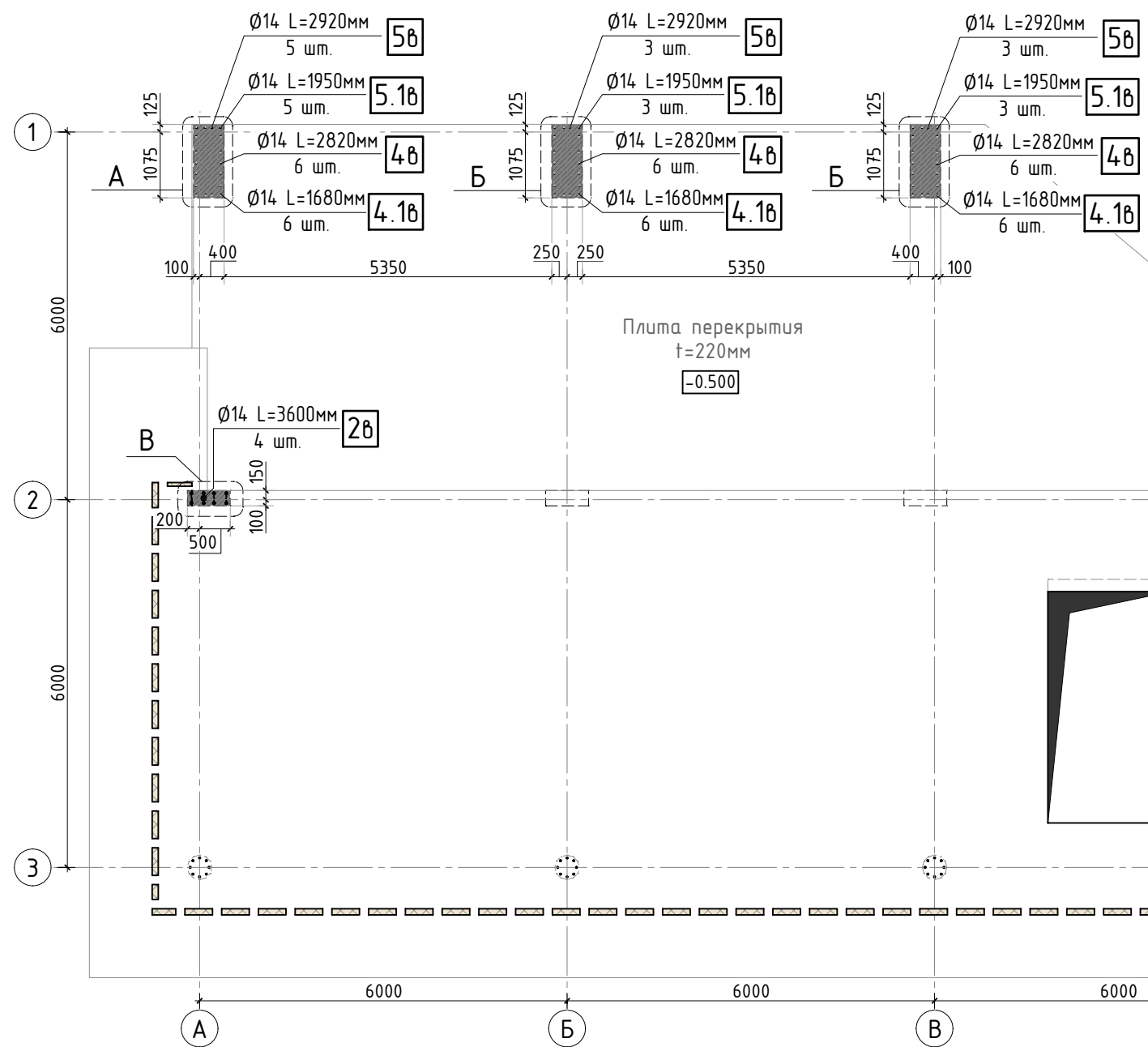
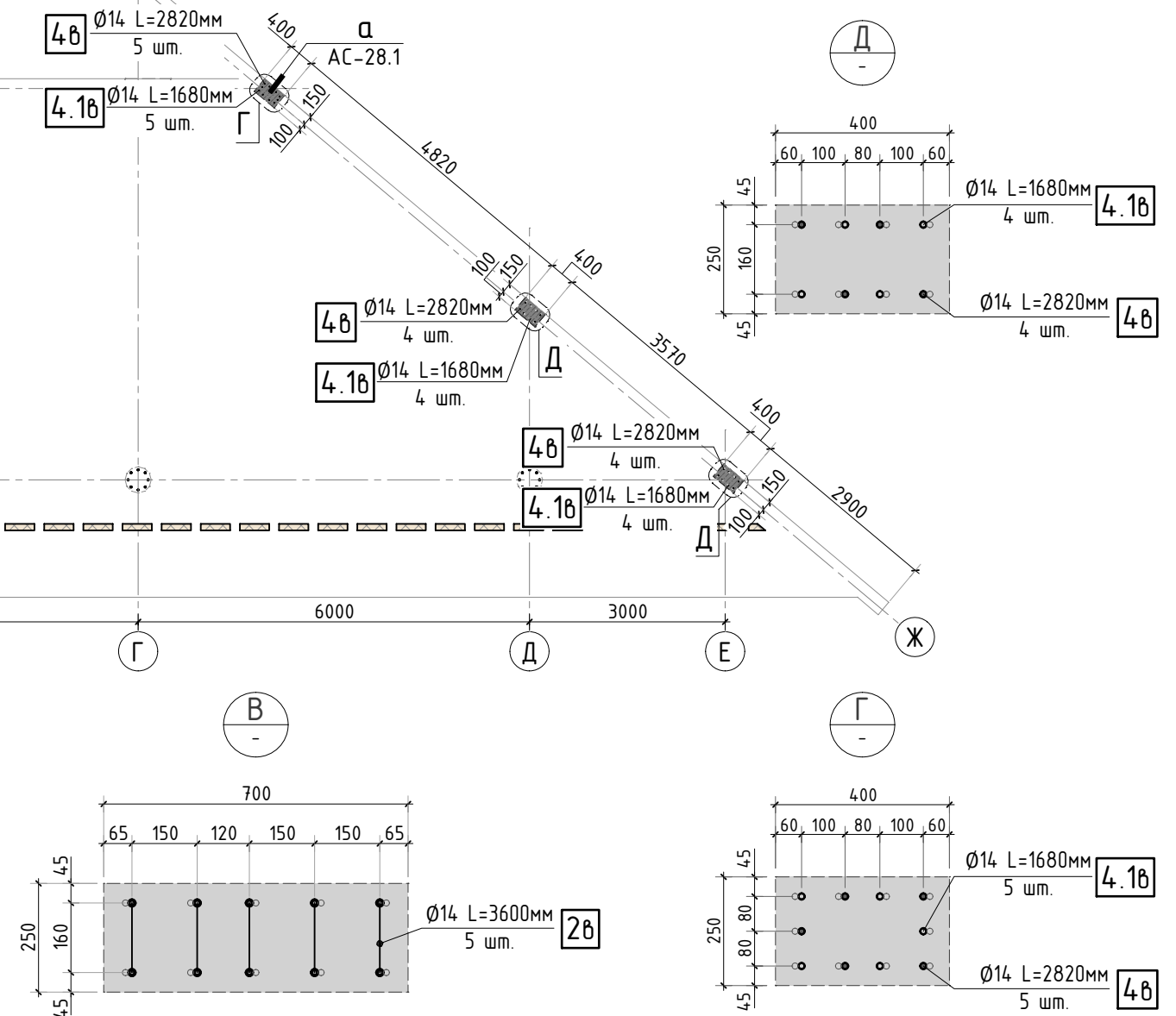
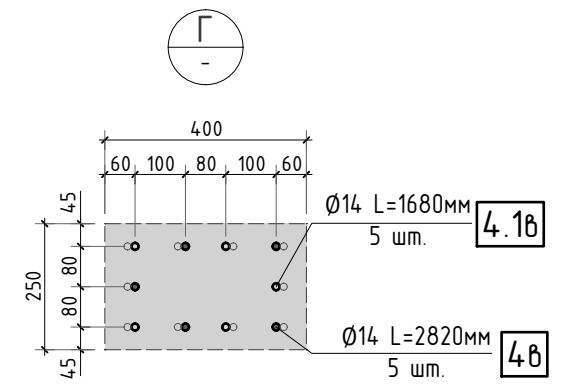
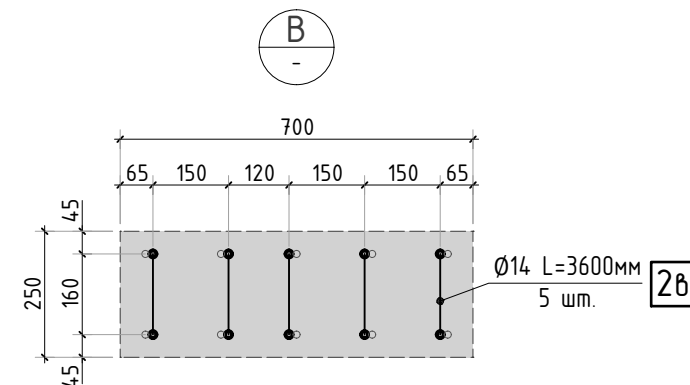
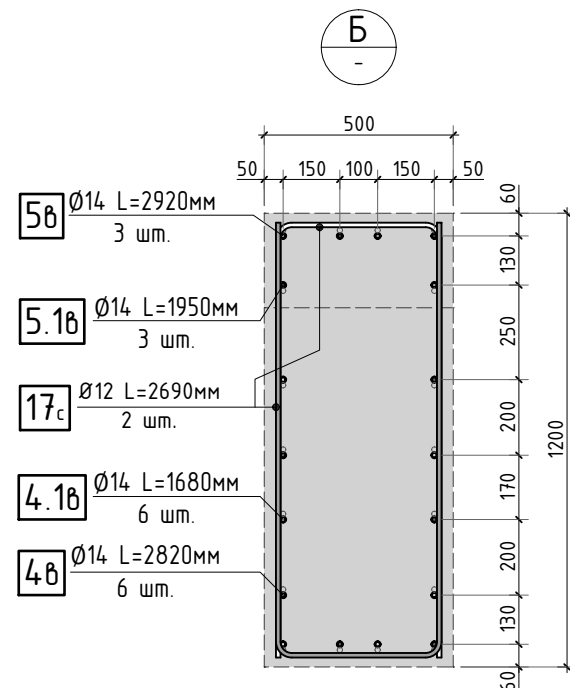
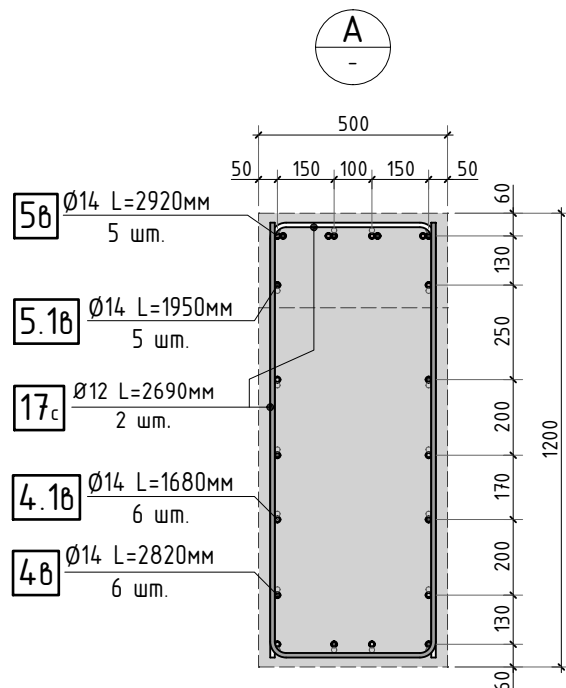


Схема расположения выпусков из плиты перекрытия цокольного этажа



Согласовано	
Взам. инв.Н	
Подп. и дата	
Инв. N подл.	



						361-20/К			АС			
						Индивидуальный жилой дом						
Изм.	К.уч.	Лист	N док	Подпись	Дата	Заказчик:			стадия	лист	листов	
Гл. констр.									РД	24	-	
ГИП												
Разраб.												
Проверил						Схема расположения выпусков из плиты перекрытия цокольного этажа			СТМК Tel.: +7 (499) 322-08-30 www.stmk.pro			
Н.контр.												

1. Общие указания см. листы АС-1.4. Опалубочный план см. лист АС-23 Сечение а-а см. лист АС-28.1.
2. Спецификацию элементов, ведомость деталей см. листы АС-28, 28.1. ведомость расхода стали см. лист АС-52.

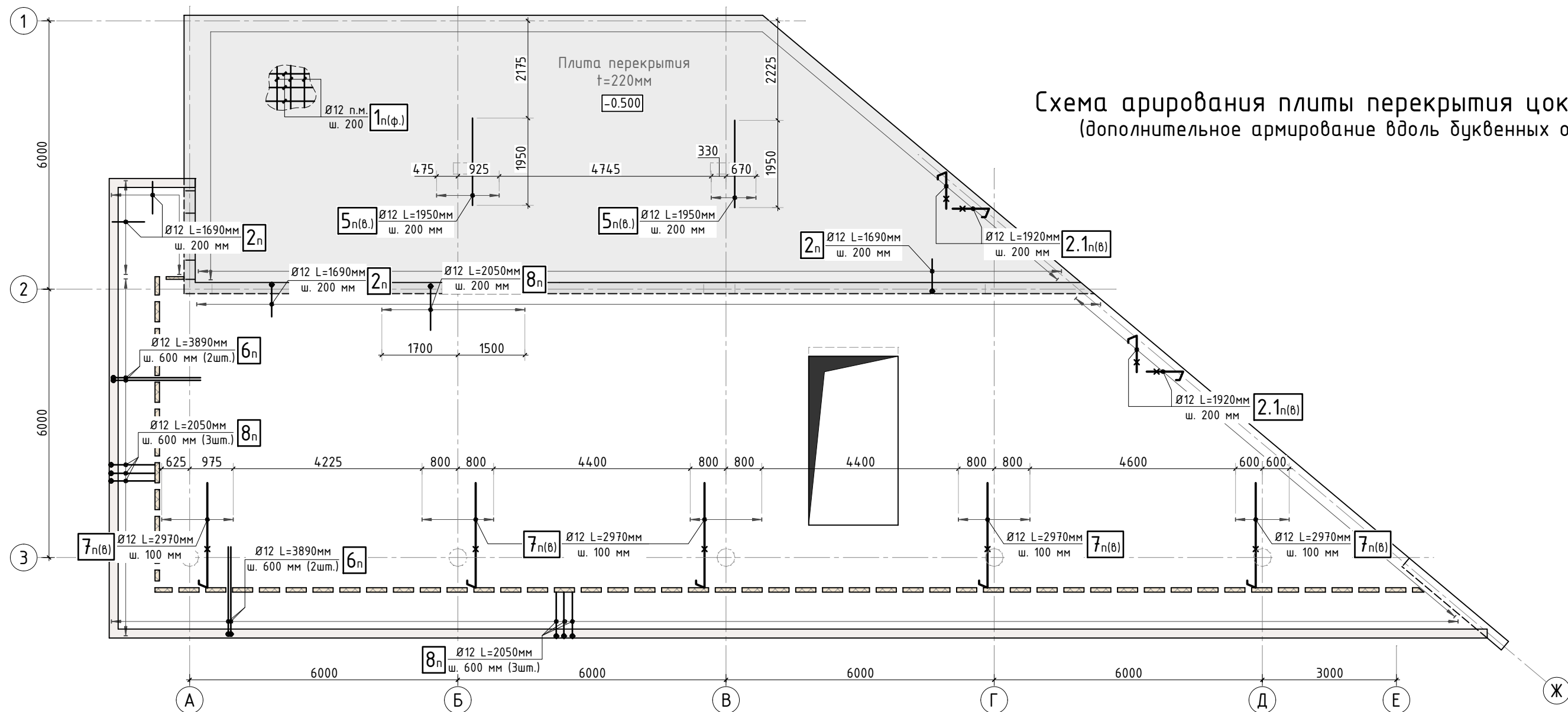
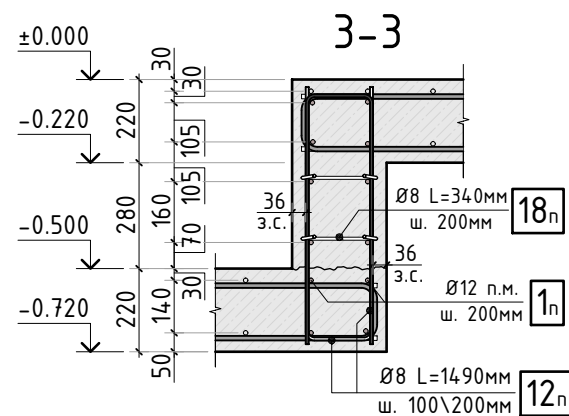
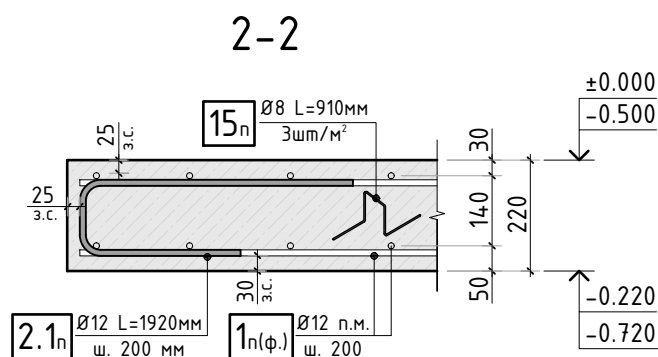
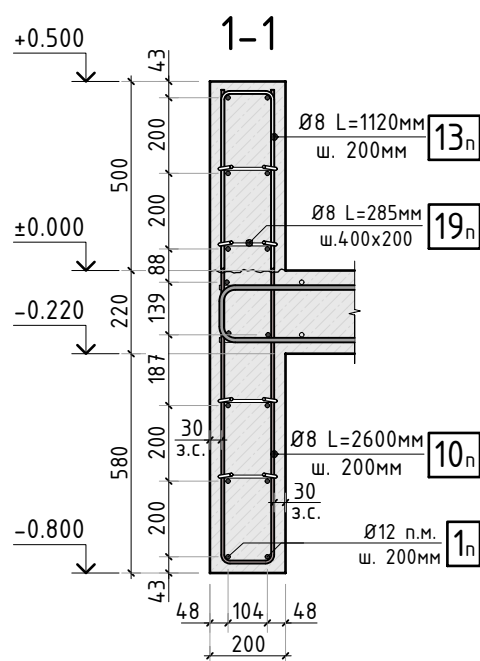


Схема арирования плиты перекрытия цоколя
(дополнительное армирование вдоль буквенных осей)



УСЛОВНЫЕ ОБОЗНАЧЕНИЯ:

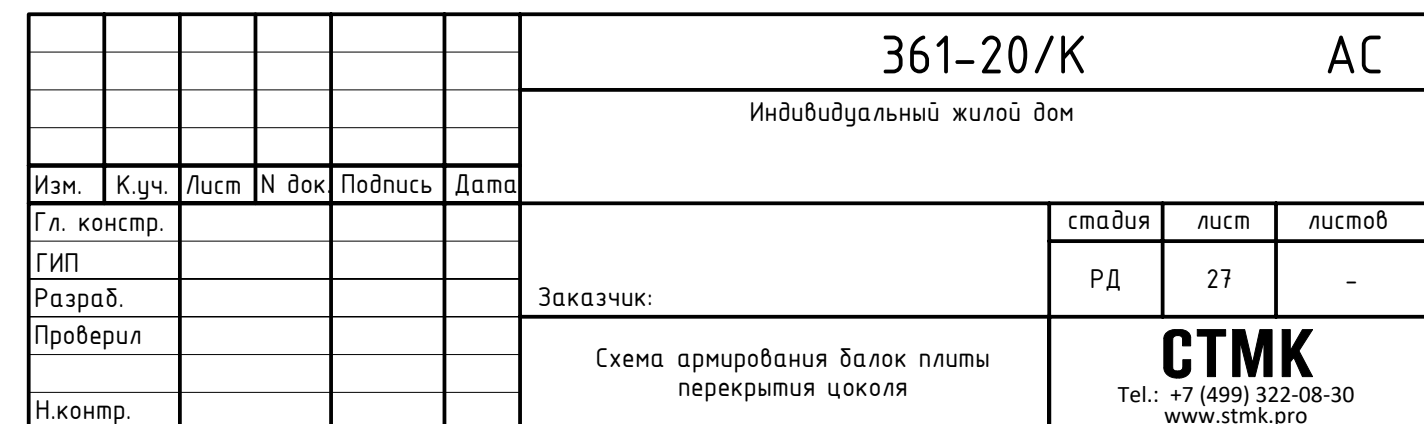
—*—
верхняя ветвь детали

1. Общие указания см. листы АС-1..4.Сечения замаркированы на листе АС-23.
2. Длинную часть П-образной детали располагать сверху.
3. Позиции с обозначением (н), (б) располагаются в нижней или верхней зоне соответственно. Позиция с обозначением (ф) – фоновая арматура.
4. Спецификацию элементов, ведомость деталей см. листы АС-28, 28.1.
5. Ведомость расхода стали см. листы АС-52.

						361-20/К			АС				
						Индивидуальный жилой дом							
Изм.	К.уч.	Лист	N док	Подпись	Дата	Заказчик:			стадия	лист	листов		
Гл. констр.					РД				25	-			
ГИП					СТМК Tel.: +7 (499) 322-08-30 www.stmk.pro								
Разраб.													
Проверил													
Н.контр.						Схема армирования плиты перекрытия цоколя (дополнительное армирование вдоль буквенных осей)							

Согласовано					
Взам. инв.Н					
Подп. и дата					
Инв. N подл.					

Инв. N подл.	Подп. и дата	Взам. инв.N	Согласовано		



Согласовано

Взам. инв.Н

Подп. и дата

Инв. N подл.

Спецификация на конструкцию элементов

Поз.	Обозначение	Наименование	Кол.	Масса ед., кг	Приме- чание
		Перкрытие цокольного этажа			
1n	ГОСТ Р 52544-2006	Ø12 A500C п.м.	6100	0.888	
2n	ГОСТ Р 52544-2006	Ø12 A500C L=1690мм	656	1.51	
2.1n	ГОСТ Р 52544-2006	Ø12 A500C L=1920мм	167	1.71	
3n	ГОСТ Р 52544-2006	Ø12 A500C L=5850мм	4	5.2	
3.1n	ГОСТ Р 52544-2006	Ø12 A500C L=3900мм	2	3.47	
4n	ГОСТ Р 52544-2006	Ø12 A500C L=2920мм	85	2.6	
5n	ГОСТ Р 52544-2006	Ø12 A500C L=1950мм	14	1.74	
6n	ГОСТ Р 52544-2006	Ø12 A500C L=3890мм	116	3.46	
7n	ГОСТ Р 52544-2006	Ø12 A500C L=2970мм	107	2.64	
8n	ГОСТ Р 52544-2006	Ø12 A500C L=2050мм	195	1.83	
9n	ГОСТ Р 52544-2006	Ø12 A500C L=1720мм	23	1.53	
10n	ГОСТ Р 52544-2006	Ø8 A500C L=2600мм	220	1.03	
10.1n	ГОСТ Р 52544-2006	Ø8 A500C L=1560мм	6	0.62	
11n	ГОСТ Р 52544-2006	Ø8 A500C L=1860мм	21	0.74	
12n	ГОСТ Р 52544-2006	Ø8 A500C L=1490мм	220	0.59	
13n	ГОСТ Р 52544-2006	Ø8 A500C L=1120мм	220	0.45	
14n	ГОСТ Р 52544-2006	Ø8 A500C L=920мм	5	0.37	
15n	ГОСТ Р 52544-2006	Ø8 A500C L=910мм	930	0.36	
16n	ГОСТ Р 52544-2006	Ø8 A500C L=830мм	10	0.33	
17n	ГОСТ Р 52544-2006	Ø8 A500C L=640мм	120	0.26	
18n	ГОСТ Р 52544-2006	Ø8 A500C L=340мм	100	0.14	
19n	ГОСТ Р 52544-2006	Ø8 A500C L=285мм	220	0.12	
17с	ГОСТ Р 52544-2006	Ø12 A500C L=2690мм	6	2.39	
		Выпуски из плиты перекрытия цоколя			
2в	ГОСТ Р 52544-2006	Ø14 A500C L=3600мм	4	4.35	
4в	ГОСТ Р 52544-2006	Ø14 A500C L=2820мм	31	3.41	
4.1в	ГОСТ Р 52544-2006	Ø14 A500C L=1680мм	31	2.03	

Спецификация на конструкцию элементов

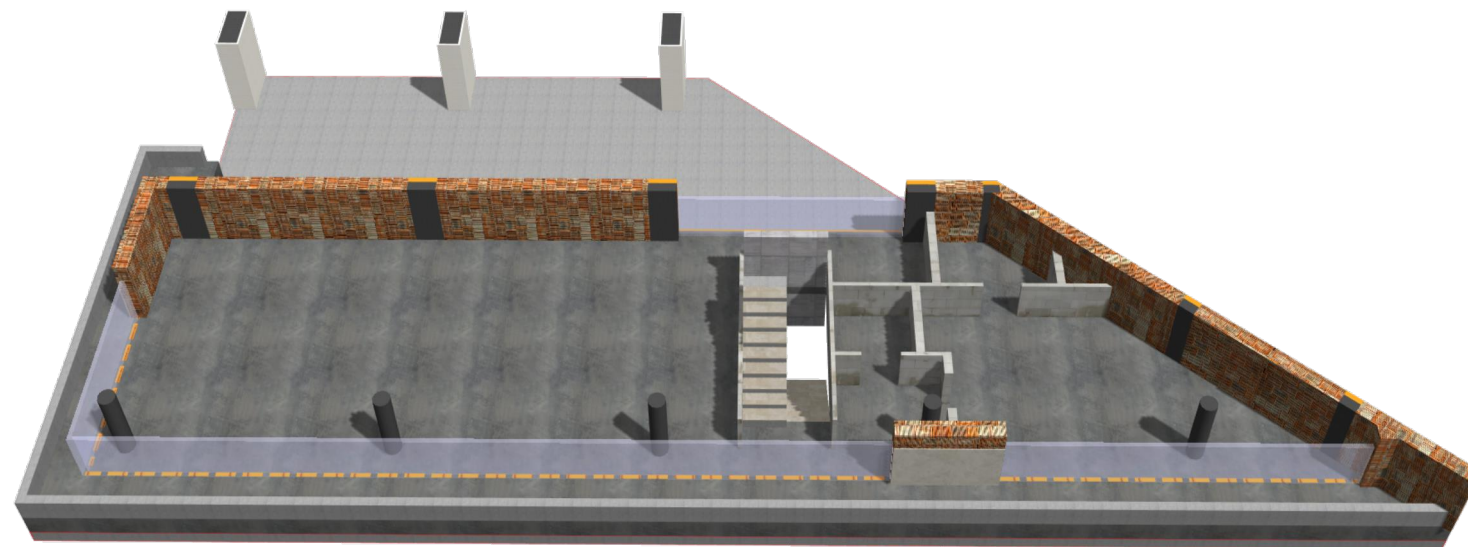
Поз.	Обозначение	Наименование	Кол.	Масса ед., кг	Приме- чание
5в	ГОСТ Р 52544-2006	Ø14 A500C L=2920мм	11	3.54	
5.1в	ГОСТ Р 52544-2006	Ø14 A500C L=1950мм	11	2.36	
		Материалы			
	ГОСТ 26633-2015	Бетон тяжелый В25 F150 w6 м3	79.4	2400	

Ведомость деталей (Начало)

Поз.	Эскиз	Поз.	Эскиз
2n		2.1n	
6n		7n	
8n		9n	
10n		10.1n	

						361-20/К			АС		
						Индивидуальный жилой дом					
Изм.	К.уч.	Лист	N док	Подпись	Дата						
Гл. констр.						Заказчик:	стадия	лист	листов		
ГИП							РД	28	-		
Разраб.											
Проверил											
						Спецификация и ведомость деталей на конструкцию перекрытия цоколя (лист 1)			СТМК Tel.: +7 (499) 322-08-30 www.stmk.pro		
Н.контр.											

Architectural floor plan of a building. The plan shows a rectangular layout with a staircase (Л-1) in the center. Rooms are labeled with codes like K-8.1, K-9.1, K-5.1, K-3.1, K-6.1, K-7.1, K-1.1, and K-3.1(y). Dimensions are provided for various sections and rooms. A dashed line indicates a section line A-A. A note mentions "Лестница Л-1 см. лист АС-50".



Ⓐ – сторона расположения дополнительной арматуры поз. 5б

1. Общие указания см. листы АС-1..4.
2. Спецификацию элементов, ведомость деталей, ведомость расхода стали см. листы АС-32, 33.

						361-20/К			АС			
						Индивидуальный жилой дом						
Изм.	К.уч.	Лист	№ док.	Подпись	Дата				стадия	лист	листов	
Гл. констр.						Заказчик:			РД	29	-	
ГИП												
Разраб.						Опалубочный план несущих конструкций 1 этажа			СТМК Tel.: +7 (499) 322-08-30 www.stmk.pro			
Проверил												
Н.контр.												

CTMK
t.: +7 (499) 322-08-30
www.stmk.pro

Technical drawing of a reinforced concrete column showing reinforcement details. The column is divided into three sections: a top section (1140 mm high) with 15x200 mm bars and 3780 mm spiral; a middle section (3780 mm high) with 15x200 mm bars and 3780 mm spiral; and a bottom section (220 mm high) with 3x100 mm bars and 300 mm spiral. The column is shown with various dimensions and reinforcement details, including stirrups and lap joints.

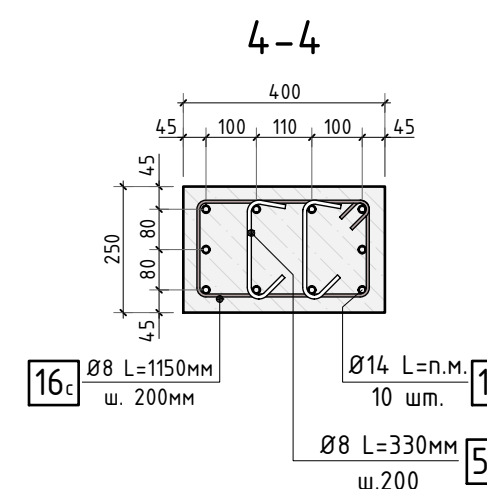
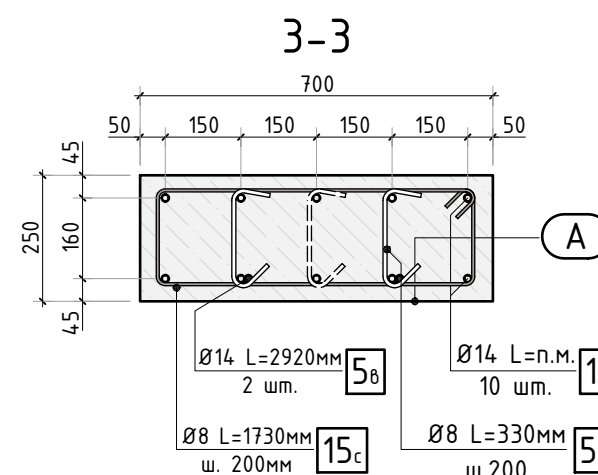
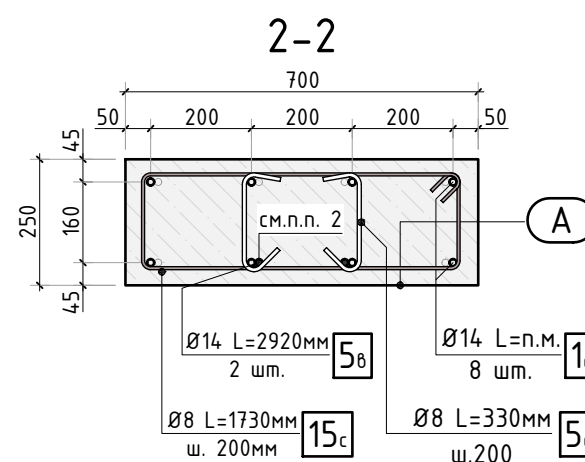
Technical drawing of a vertical section of a building structure, showing a wall and a column. The drawing includes dimensions and labels for various components.

Labels and dimensions:

- Балка Б-х**: Beam B-x, pointing to the horizontal beam at the top.
- 1_с**: Section 1с, pointing to the wall section.
- Ø14 L=n.m. 8 шт.**: 8 pieces of Ø14 reinforcement, pointing to the reinforcement bars in the wall.
- 2**: Two downward arrows indicating load or support points.
- 15_с**: Section 15с, pointing to the column section.
- Ø8 L=1730мм ш. 200мм**: 200mm wide, Ø8 reinforcement, L=1730mm, pointing to the reinforcement bars in the column.
- Dimensions**:
 - 1700 (width of the top section)
 - 1140 (height of the top section)
 - 930 (height of the section below the top section)
 - +4.000 (elevation)
 - +3.780 (elevation)
 - 220 (height of the section below the elevation +3.780)
 - 980 (height of the section below the elevation +3.780)
 - 45 (width of the section below the elevation +3.780)
 - 160 (width of the section below the elevation +3.780)
 - 250 (width of the section below the elevation +3.780)
 - 15x200=3000 (width of the section below the elevation +3.780)
 - 3780 (height of the section below the elevation +3.780)
 - 50 (width of the section below the elevation +3.780)
 - 3x100=300 (width of the section below the elevation +3.780)
 - ±0.000 (elevation)
 - 0.220 (elevation)
 - 220 (height of the section below the elevation -0.220)

Technical drawing of a reinforced concrete slab cross-section. The drawing shows the following details:

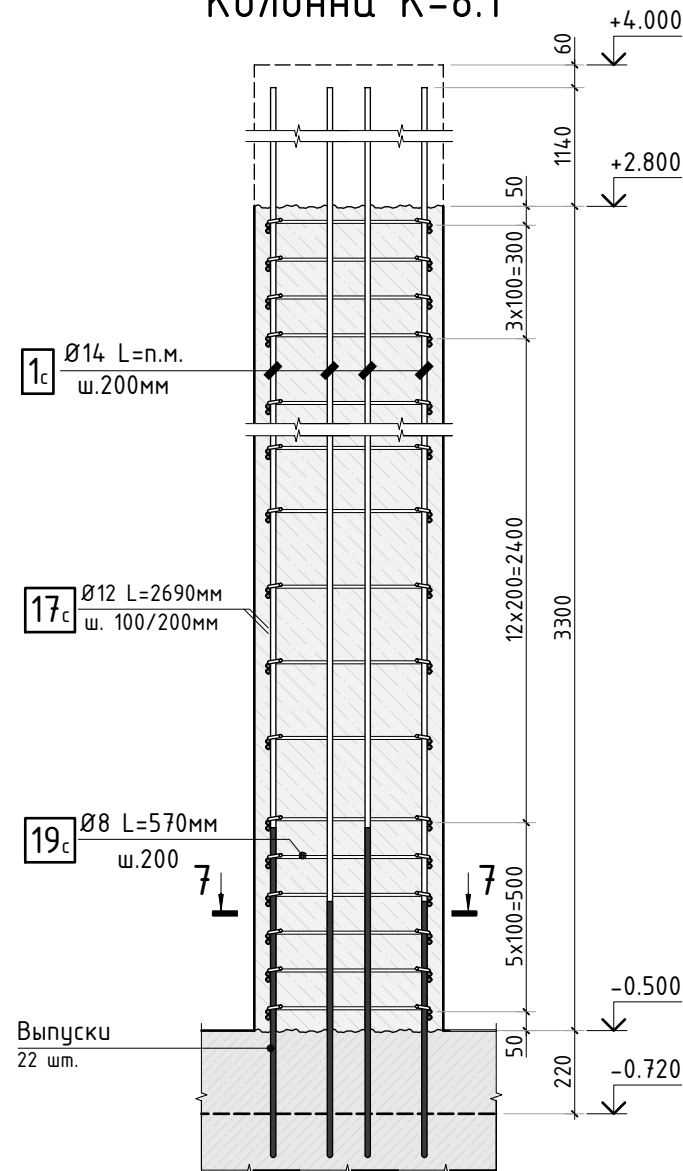
- Reinforcement 5_б:** $\varnothing 14$ L=2920mm, 2 шт. (2 pieces). Dimensions: 1700 (width), 1140 (height), 930 (height), 220 (height), 50 (height), 100 (height), 100 (height), 180 (height), 45 (width), 160 (width), 45 (width), 250 (width).
- Reinforcement 1_с:** $\varnothing 14$ L=n.m. (n.m. - not specified), 10 шт. (10 pieces). Dimensions: 15x200=3000 (length), 3780 (height).
- Reinforcement 15_с:** $\varnothing 8$ L=1730mm, ш. 200mm (width 200mm). Dimensions: 4x75=300 (length), 50 (height), 220 (height).
- Выпуски ш. 150:** (Projections width 150).
- Levels:** +4.000, +3.780, ±0.000, -0.220.

[illegible]

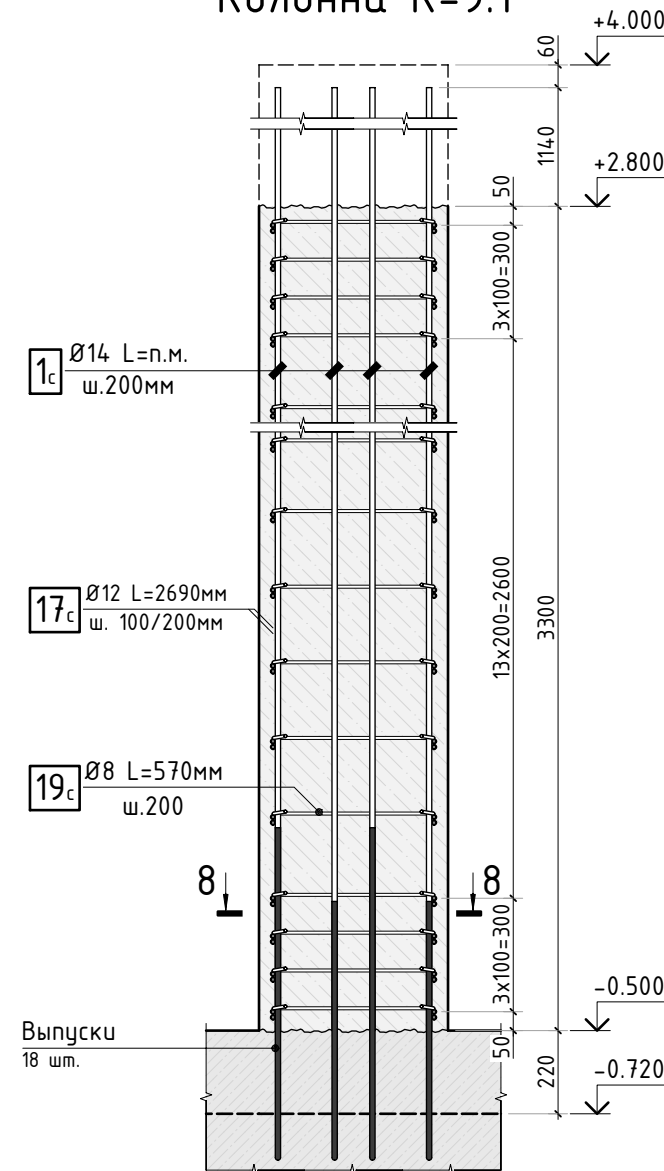
						361-20/К			АС			
						Индивидуальный жилой дом						
Изм.	К.уч.	Лист	N док	Подпись	Дата	Заказчик:			стадия	лист	листов	
Гл. констр.					РД				30	-		
ГИП												
Разраб.												
Проверил												
Н.контр.						Схема армирования несущих конструкций 1 этажа (лист 1)			СТМК Tel.: +7 (499) 322-08-30 www.stmk.pro			

1. Общие указания см. листы АС-1.4. Смотреть совместно с листом АС-31.
2. Поз. 5б использовать для пилона К-3.1у.
3. Спецификацию элементов, ведомость деталей, ведомость расхода стали см. листы АС-32, 33.

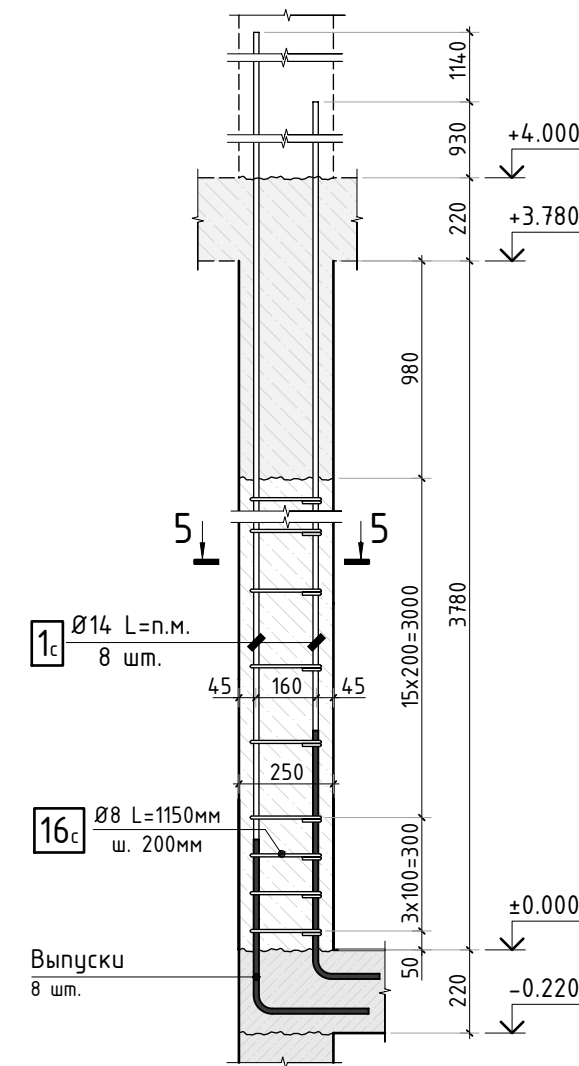
Колонна К-8.1



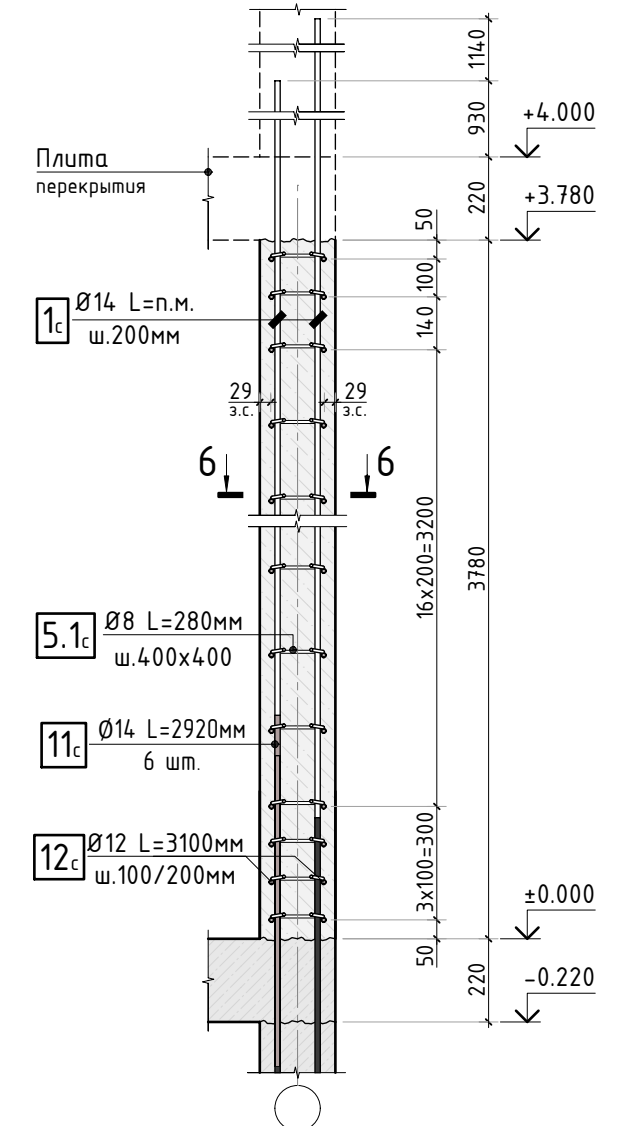
Колонна К-9.1



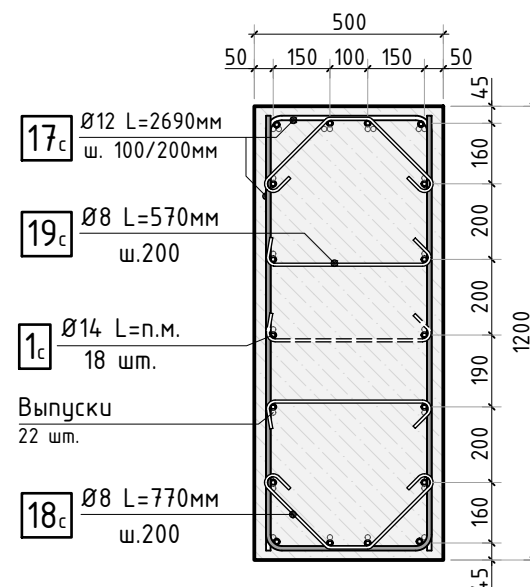
Колонна К-7.1



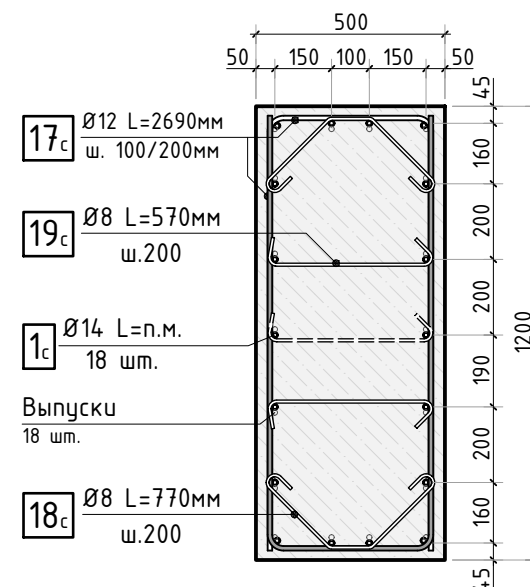
Стена Ст-1.1



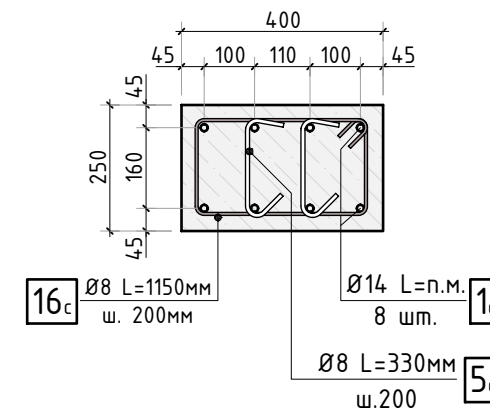
7-7



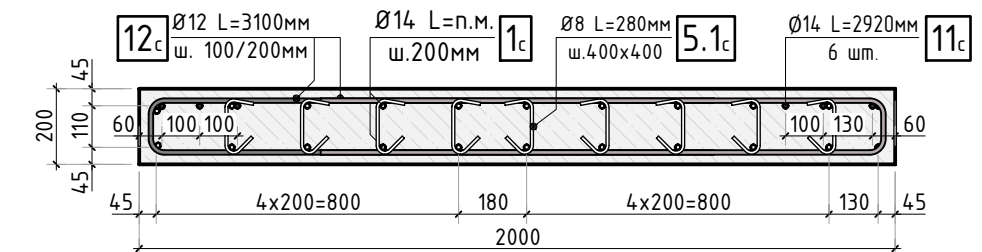
8-8



5-5



6-6



- Общие указания см. листы АС-1.4. Смотреть совместно с листом АС-30.
- Спецификацию элементов, ведомость деталей, ведомость расхода стали см. листы АС-32, 33.

						361-20/К			АС			
						Индивидуальный жилой дом						
Изм.	К.уч.	Лист	N док.	Подпись	Дата	Заказчик:			стадия	лист	листов	
Гл. констр.					РД				31	-		
ГИП												
Разраб.												
Проверил						Схема армирования несущих конструкций 1 этажа (лист 2)			СТМК Tel.: +7 (499) 322-08-30 www.stmk.pro			
Н.контр.												

Согласовано

Взам. инв.Н

Подп. и дата

Инв. N подл.

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

Спецификация элементов

(Начало)

Поз.	Обозначение	Наименование	Кол.	Масса ед., кг	Приме- чание
		Колонна К-1.1	5		
1с	ГОСТ Р 52544-2006	Ø14 А500С п.м.	40.0	1.21	
13с	ГОСТ Р 52544-2006	Ø6 А500С п.м.	26	0.222	
		Материалы			
	ГОСТ 26633-2015	Бетон тяжелый В25 F150 w6 м3	0.48	2400	
		Колонна К-3.1, К-3.1ц	3		
1с	ГОСТ Р 52544-2006	Ø14 А500С п.м.	40.0	1.21	
15с	ГОСТ Р 52544-2006	Ø8 А500С L=1730мм	22	0.69	
5с	ГОСТ Р 52544-2006	Ø8 А500С L=330мм	44	0.14	
5в	ГОСТ Р 52544-2006	Ø14 А500С L=2920мм	2	7.08	см. п.п. 3
		Материалы			
	ГОСТ 26633-2015	Бетон тяжелый В25 F150 w6 м3	0.67	2400	
		Колонна К-5.1	1		
1с	ГОСТ Р 52544-2006	Ø14 А500С п.м.	50	1.21	
15с	ГОСТ Р 52544-2006	Ø8 А500С L=1730мм	23	0.69	
5с	ГОСТ Р 52544-2006	Ø8 А500С L=330мм	46	0.14	
5в	ГОСТ Р 52544-2006	Ø14 А500С L=2920мм	2	7.08	
		Материалы			
	ГОСТ 26633-2015	Бетон тяжелый В25 F150 w6 м3	0.67	2400	
		Колонна К-6.1	1		
1с	ГОСТ Р 52544-2006	Ø14 А500С п.м.	50	1.21	
16с	ГОСТ Р 52544-2006	Ø8 А500С L=1150мм	22	0.46	
5с	ГОСТ Р 52544-2006	Ø8 А500С L=330мм	44	0.14	
		Материалы			
	ГОСТ 26633-2015	Бетон тяжелый В25 F150 w6 м3	0.4	2400	

1. Общие указания см. листы АС-1..4. Смотреть совместно с листом АС-33.
2. Спецификацию элементов на несущие конструкции цокольного см. листы АС-20, 21.
3. Элементы позиции 5в использовать в пилоне К-3.1ц в качестве выпусков для вышестоящего пилона.

Спецификация элементов

(Продолжение)

Поз.	Обозначение	Наименование	Кол.	Масса ед., кг	Приме- чание
		Колонна К-7.1	2		
1с	ГОСТ Р 52544-2006	Ø14 А500С п.м.	40	1.21	
16с	ГОСТ Р 52544-2006	Ø8 А500С L=1150мм	22	0.46	
5с	ГОСТ Р 52544-2006	Ø8 А500С L=330мм	44	0.14	
		Материалы			
	ГОСТ 26633-2015	Бетон тяжелый В25 F150 w6 м3	0.4	2400	
		Колонна К-8.1	1		
1с	ГОСТ Р 52544-2006	Ø14 А500С п.м.	70	1.21	
17с	ГОСТ Р 52544-2006	Ø12 А500С L=2690мм	42	2.39	
18с	ГОСТ Р 52544-2006	Ø8 А500С L=770мм	42	0.69	
19с	ГОСТ Р 52544-2006	Ø8 А500С L=570мм	31	0.23	
		Материалы			
	ГОСТ 26633-2015	Бетон тяжелый В25 F150 w6 м3	2	2400	
		Колонна К-9.1	2		
1с	ГОСТ Р 52544-2006	Ø14 А500С п.м.	70	1.21	
17с	ГОСТ Р 52544-2006	Ø12 А500С L=2690мм	42	2.39	
18с	ГОСТ Р 52544-2006	Ø8 А500С L=770мм	42	0.69	
19с	ГОСТ Р 52544-2006	Ø8 А500С L=570мм	31	0.23	
		Материалы			
	ГОСТ 26633-2015	Бетон тяжелый В25 F150 w6 м3	2	2400	

						361-20/К			АС			
						Индивидуальный жилой дом						
Изм.	К.уч.	Лист	N док.	Подпись	Дата				стадия	лист	листов	
Гл. констр.									РД	32	-	
ГИП												
Разраб.						Заказчик:						
Проверил												
Н.контр.						Спецификация элементов на несущие конструкции 1 этажа			СТМК Tel.: +7 (499) 322-08-30 www.stmk.pro			

Спецификация элементов

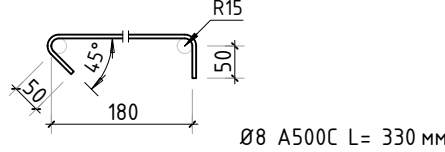
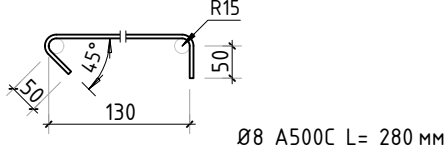
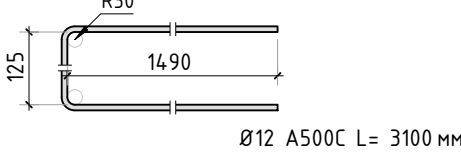
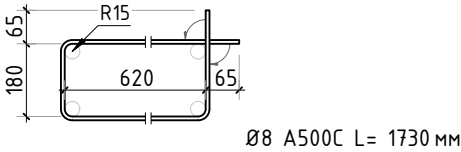
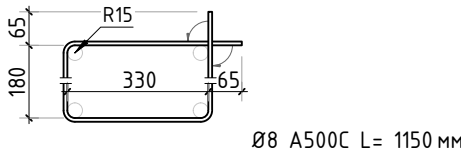
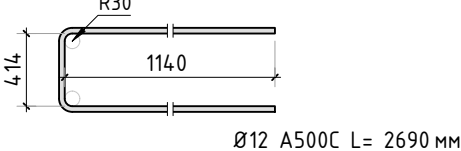
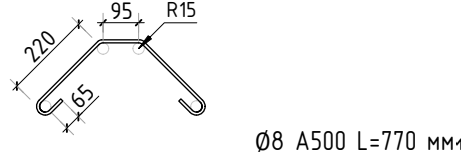
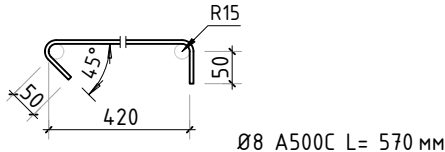
(Окончание)

Поз.	Обозначение	Наименование	Кол.	Масса ед., кг	Приме- чание
		<u>Стена Ст-1.1</u>	1		
1с	ГОСТ Р 52544-2006	Ø14 А500С п.м.	110.0	1.21	
11с	ГОСТ Р 52544-2006	Ø14 А500С L=2920мм шт.	6	3.54	
12с	ГОСТ Р 52544-2006	Ø12 А500С L=3100мм 	44	2.76	
5.1с	ГОСТ Р 52544-2006	Ø8 А500С L=280мм 	61	0.12	
		<u>Материалы</u>			
	ГОСТ 26633-2015	Бетон тяжелый В25 F150 w6 м3	1.52	2400	

Ведомость расхода стали, кг

Марка элемента	Изделия арматурные							Бетон	Относи- тельный расход арматуры, т/м3
	Арматура класса						Всего	Марка	
	А500С							В25	
	ГОСТ Р 52544-2006							Кол-во, м3	
	Ø6	Ø8	Ø12	Ø14	Ø16	Итого			
Вертикальные констр. 1 этажа	28.6	267.0	422.6	1013.5	-	1731.7	1731.7	13.8	0.13
	-	-	-	-	-	-	-	-	-
Всего:	28.6	267.0	422.6	1013.5	-	1731.7	1731.7	13.8	0.13
Нахлѐст, обрезки 15%	4.3	40.1	63.4	152.1	-	259.9	259.9	-	-
Итого:	32.9	307.1	486.0	1165.6	-	1991.6	1991.6	13.8	0.14

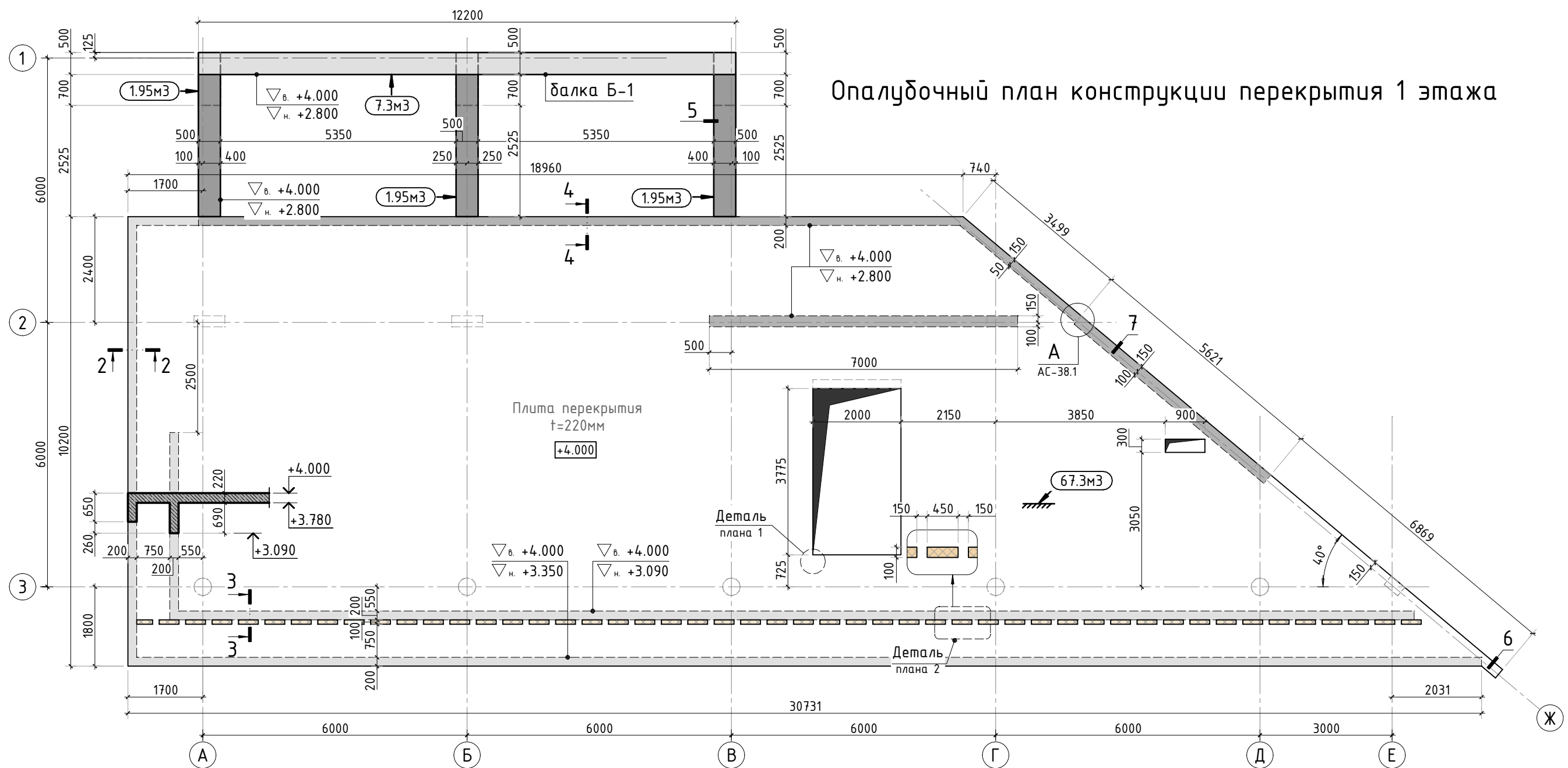
Ведомость деталей

Поз.	Эскиз	Поз.	Эскиз
5с		5.1с	
12с		15с	
16с		17с	
18с		19с	

Согласовано					
Взам. инв.Н					
Подп. и дата					
Инв. N подл.					

1. Общие указания см. листы АС-1..4. Смотреть совместно с листом АС-32.
2. Спецификацию элементов на несущие конструкции цокольного см. листы АС-20, 21.

						361-20/К			АС
						Индивидуальный жилой дом			
Изм.	К.уч.	Лист	N док.	Подпись	Дата				
Гл. констр.									стадия
ГИП									лист
Разраб.									листов
Проверил									РД
									33
									-
Н.контр.						Ведомость деталей и ведомость расхода стали			СТМК
									Tel.: +7 (499) 322-08-30 www.stmk.pro



Опалубочный план конструкции перекрытия 1 этажа

1. Общие указания см. листы АС-1..4.
2. Спецификацию элементов, ведомость деталей АС-39.

						361-20/К			АС			
						Индивидуальный жилой дом						
Изм.	К.уч.	Лист	№ док.	Подпись	Дата				стадия	лист	листов	
Гл. констр.						Заказчик:			РД	34	-	
ГИП												
Разраб.												
Проверил												
						Опалубочный план конструкции перекрытия 1 этажа			СТМК Tel.: +7 (499) 322-08-30 www.stmk.pro			
Н.контр.												

Схема армирования плиты перекрытия
1 этажа вдоль цифровых осей

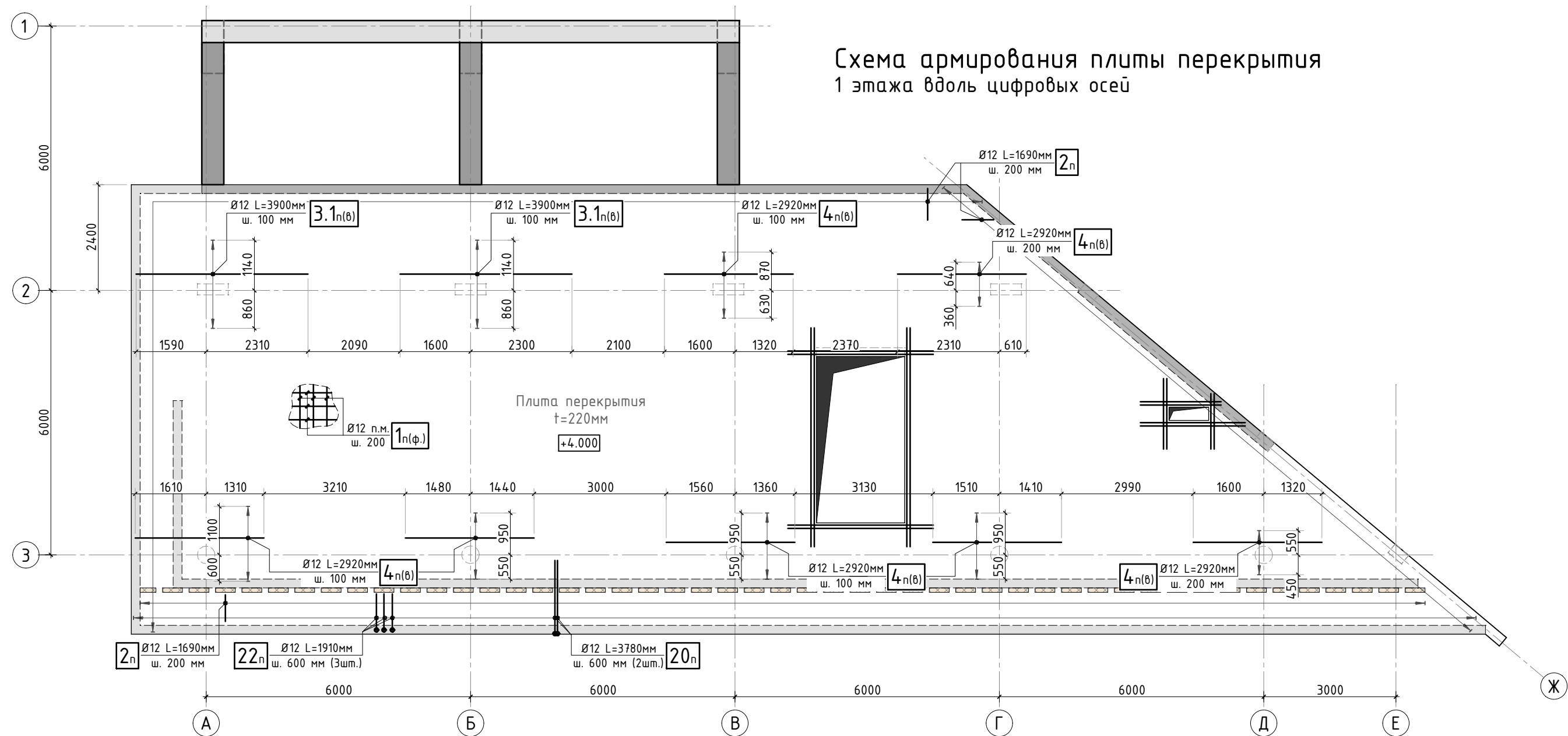
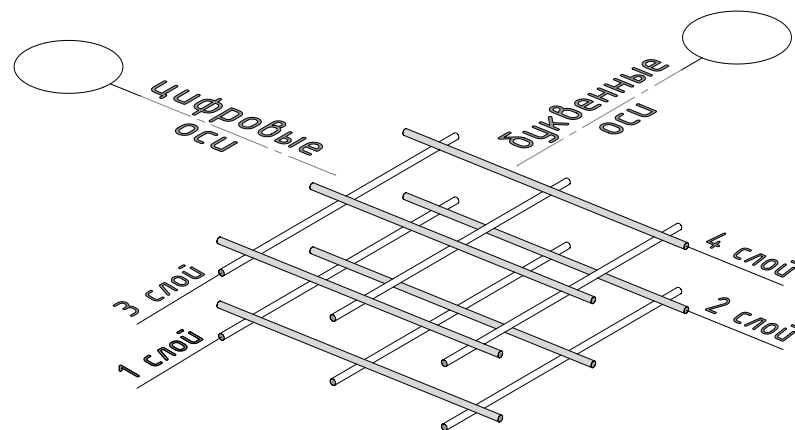
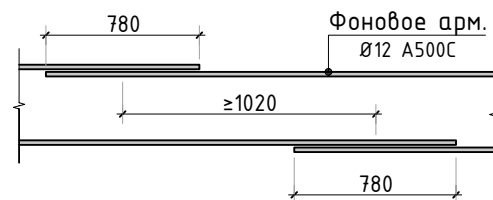


Схема раскладки стержней
фоновой и арматуры по направлениям



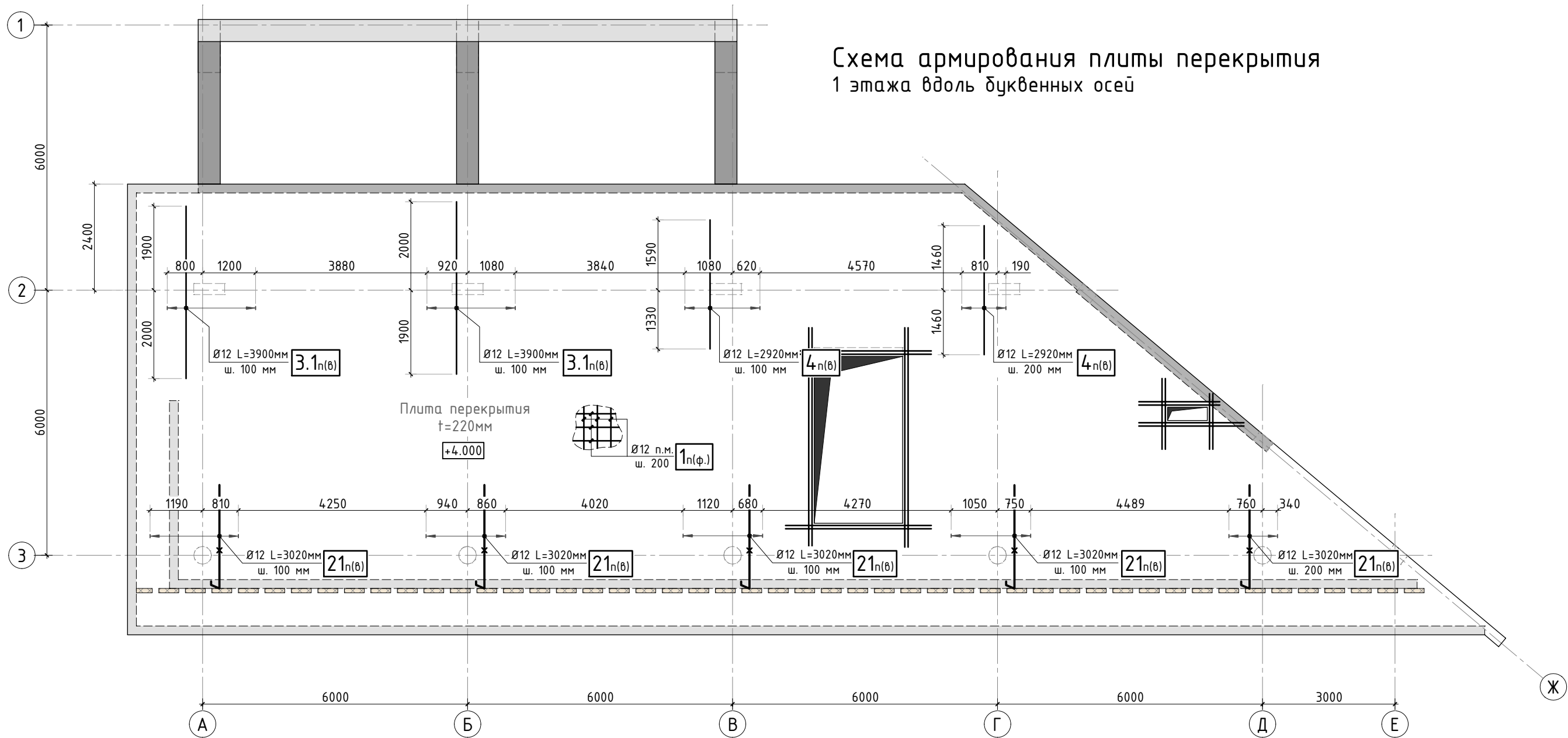
Стыковка стержней
фоновой арматуры внахлест



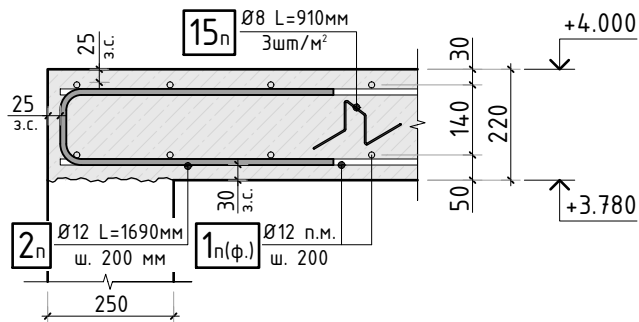
- Общие указания см. листы АС-1..4. Смотреть совместно с листом АС-37.
- Опалубочный план конструкции плиты перекрытия 1 этажа см. лист АС-34.
- Позиции с обозначением (н), (б) располагаются в нижней или верхней зоне соответственно. Позиция с обозначением (ф) – фоновая арматура.
- Спецификацию элементов, ведомость деталей АС-39.
- Ведомость расхода стали см. лист АС-52.

						361-20/К			АС			
						Индивидуальный жилой дом						
Изм.	К.уч.	Лист	N док	Подпись	Дата				стадия	лист	листов	
Гл. констр.						Заказчик:			РД	36	-	
ГИП												
Разраб.						Схема армирования плиты перекрытия 1 этажа вдоль цифровых осей			СТМК Tel.: +7 (499) 322-08-30 www.stmk.pro			
Проверил												
Н.контр.												

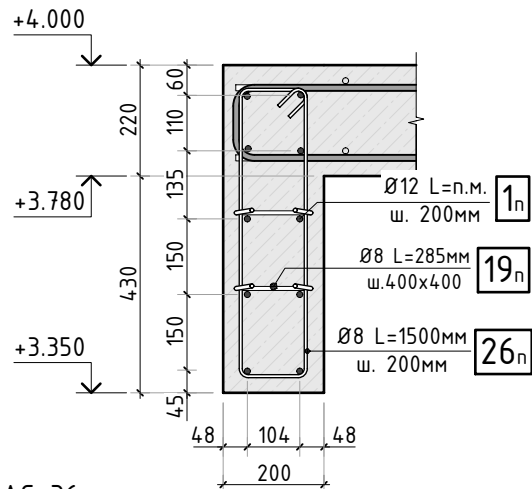
Схема армирования плиты перекрытия
1 этажа вдоль буквенных осей



1-1



2-2



УСЛОВНЫЕ ОБОЗНАЧЕНИЯ:

—*— верхняя ветвь детали

- Общие указания см. листы АС-1..4. Смотреть совместно с листом АС-36.
- Опалубочный план конструкции плиты перекрытия 1 этажа см. лист АС-34.
- Сечения по плите перекрытия 1 этажа замаркированы на лист АС-34.
- Спецификацию элементов, ведомость деталей АС-39. Ведомость расхода стали см. лист АС-52.
- Длинную часть П-образной детали располагать сверху.
- Позиции с обозначением (н), (б) располагаются в нижней или верхней зоне соответственно. Позиция с обозначением (ф) - фоновая арматура.

						361-20/К			АС			
						Индивидуальный жилой дом						
Изм.	К.уч.	Лист	N док.	Подпись	Дата				стадия	лист	листов	
Гл. констр.									РД	37	-	
ГИП						Заказчик:			СТМК Tel.: +7 (499) 322-08-30 www.stmk.pro			
Разраб.												
Проверил												
Н.контр.						Схема армирования плиты перекрытия 1 этажа вдоль буквенных осей						

Согласовано

Взам. инв.Н

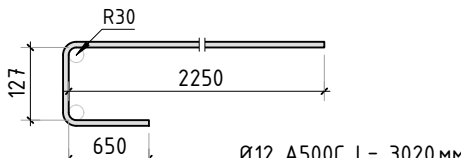
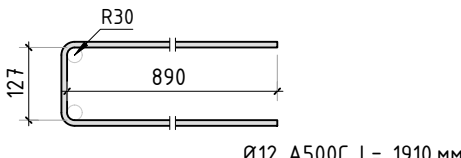
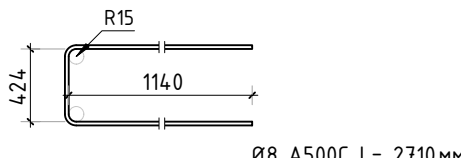
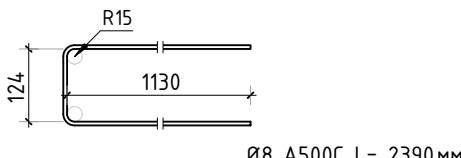
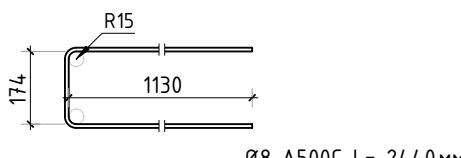
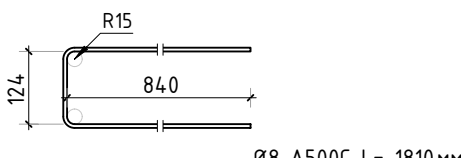
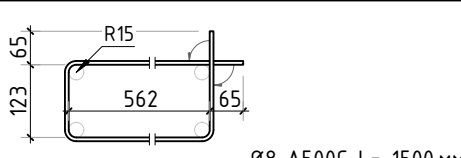
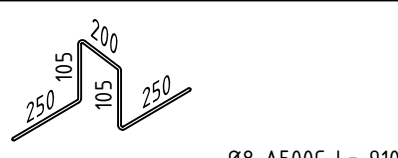
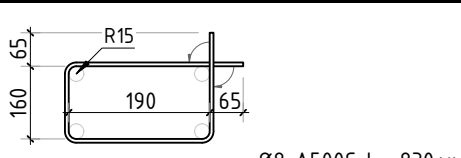
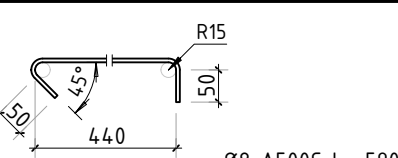
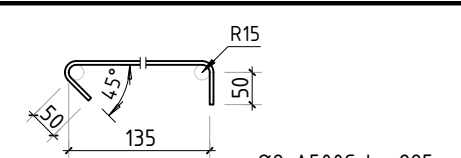
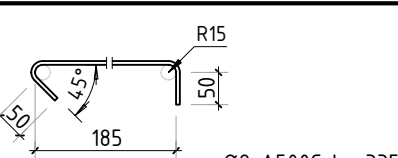
Подп. и дата

Инв. N подл.

Спецификация на конструкцию элементов

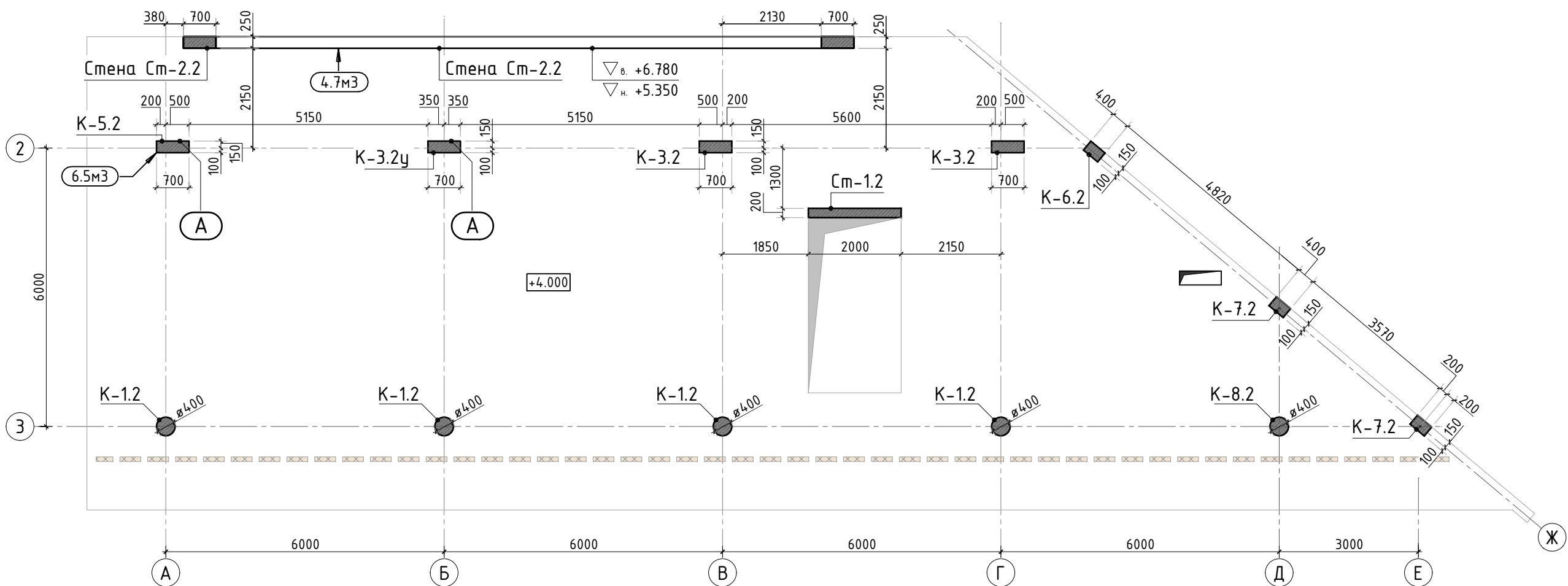
Поз.	Обозначение	Наименование	Кол.	Масса ед., кг	Приме- чание
		Плита перекрытия 1 этажа			
1н	ГОСТ Р 52544-2006	Ø12 А500С п.м.	6600	0.888	
2н	ГОСТ Р 52544-2006	Ø12 А500С L=1690мм	770	1.51	
3.1н	ГОСТ Р 52544-2006	Ø12 А500С L=3900мм	86	3.47	
4н	ГОСТ Р 52544-2006	Ø12 А500С L=2920мм	118	2.6	
4.1н	ГОСТ Р 52544-2006	Ø16 А500С L=2920мм	27	4.62	
5н	ГОСТ Р 52544-2006	Ø12 А500С L=1950мм	2	1.74	
5.1н	ГОСТ Р 52544-2006	Ø14 А500С L=1950мм	2	2.36	
20н	ГОСТ Р 52544-2006	Ø12 А500С L=3780мм	98	3.36	
21н	ГОСТ Р 52544-2006	Ø12 А500С L=3020мм	90	2.69	
22н	ГОСТ Р 52544-2006	Ø12 А500С L=1910мм	146	1.70	
23н	ГОСТ Р 52544-2006	Ø8 А500С L=2710мм	270	1.08	
24н	ГОСТ Р 52544-2006	Ø8 А500С L=2390мм	250	0.95	
24.1н	ГОСТ Р 52544-2006	Ø8 А500С L=2440мм	68	0.97	
25н	ГОСТ Р 52544-2006	Ø8 А500С L=1810мм	330	0.72	
26н	ГОСТ Р 52544-2006	Ø8 А500С L=1500мм	220	0.60	
15н	ГОСТ Р 52544-2006	Ø8 А500С L=910мм	660	0.36	
27н	ГОСТ Р 52544-2006	Ø8 А500С L=830мм	3	0.33	
17н	ГОСТ Р 52544-2006	Ø8 А500С L=640мм	98	0.26	
28н	ГОСТ Р 52544-2006	Ø8 А500С L=590мм	170	0.24	
19н	ГОСТ Р 52544-2006	Ø8 А500С L=285мм	404	0.12	
19.1н	ГОСТ Р 52544-2006	Ø8 А500С L=335мм	170	0.14	
23с	ГОСТ Р 52544-2006	Ø8 А500С L=1250мм	4	0.5	
		Выпуски из плиты перекрытия 1 эт.			
1б	ГОСТ Р 52544-2006	Ø16 А500С L=3190мм	12	5.04	
1.1б	ГОСТ Р 52544-2006	Ø16 А500С L=1910мм	12	3.02	
		Материалы			
	ГОСТ 26633-2015	Бетон тяжелый В25 F150 w6 м3	81.9	2400	

Ведомость деталей

Поз.	Эскиз	Поз.	Эскиз
2н		20н	
21н		22н	
23н		24н	
24.1н		25н	
26н		15н	
27н		28н	
19н		19.1н	

						361-20/К			АС				
						Индивидуальный жилой дом							
Изм.	К.уч.	Лист	N док.	Подпись	Дата				стадия	лист	листов		
Гл. констр.									Заказчик:	РД	39	-	
ГИП													
Разраб.													
Проверил													
Н.контр.									Спецификация и ведомость деталей на конструкцию перекрытия 1 этажа			СТМК Tel.: +7 (499) 322-08-30 www.stmk.pro	

Опалубочный план несущих конструкции 2 этажа



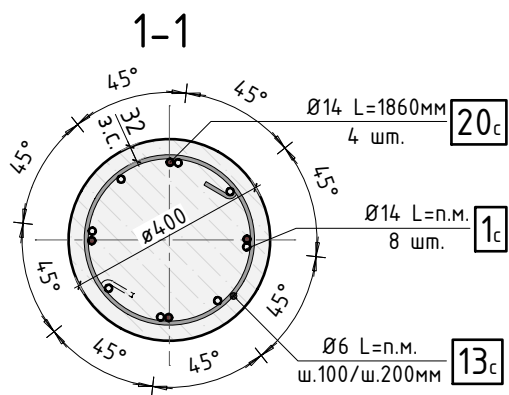
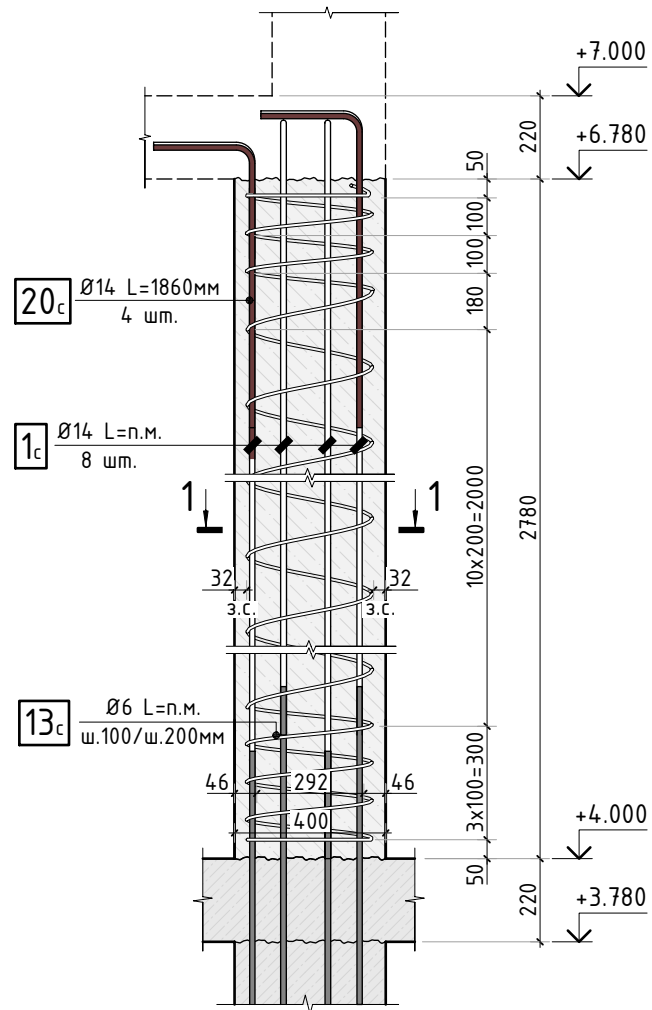
УСЛОВНЫЕ ОБОЗНАЧЕНИЯ:

(А) - сторона расположения дополнительной арматуры поз. 20с

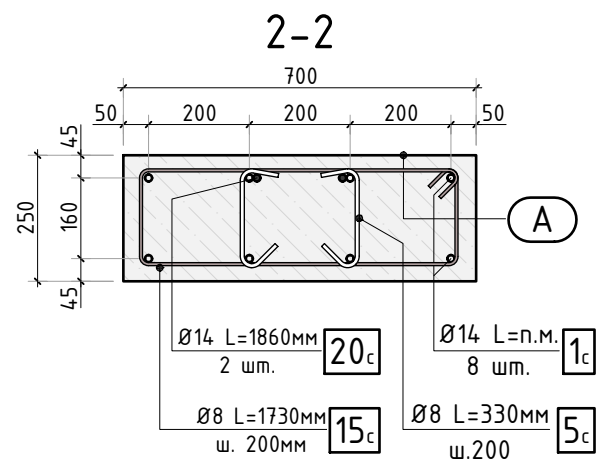
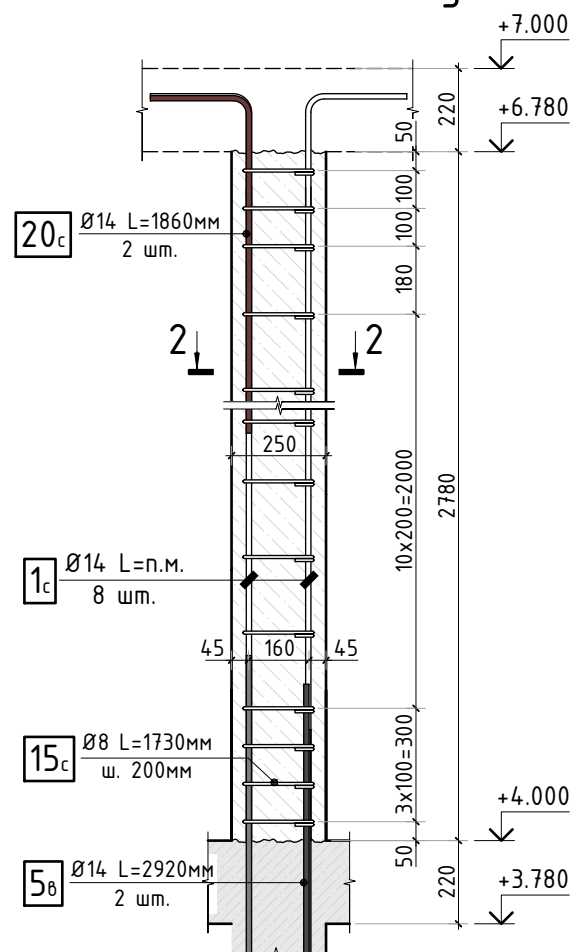
- 1. Общие указания см. листы АС-1..4.
- 2. Спецификацию элементов, ведомость деталей см. листы АС-44, 45.
- 3. Ведомость расхода стали см. листы АС-52.

						361-20/К				АС					
						Индивидуальный жилой дом									
Изм.	К.уч.	Лист	N док.	Подпись	Дата					стадия	лист	листов			
Гл. констр.						Заказчик:				РД	40	-			
ГИП															
Разраб.															
Проверил						Опалубочный план несущих конструкций 2 этажа				СТМК Tel.: +7 (499) 322-08-30 www.stmk.pro					
Н.контр.															

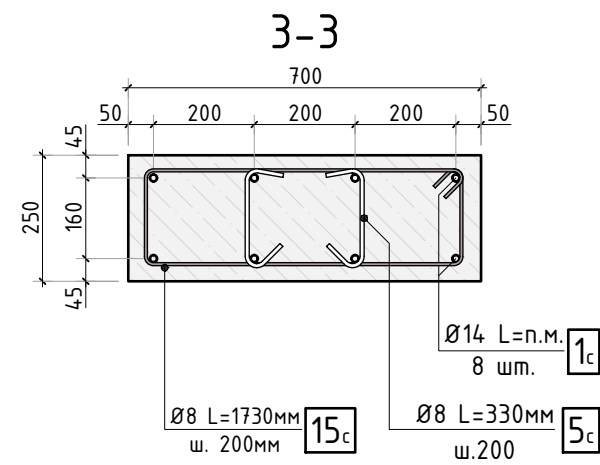
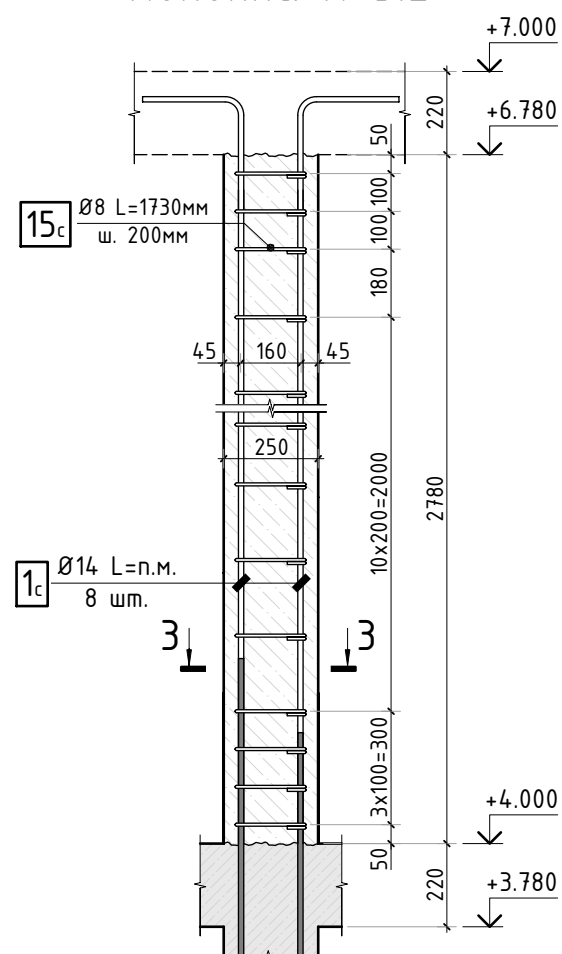
Колонна К-1.2



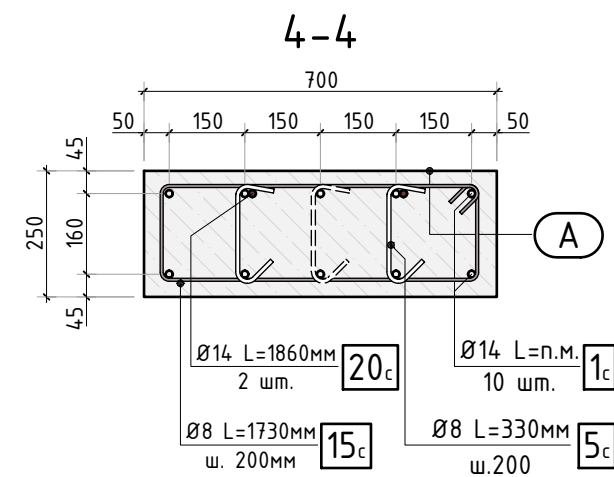
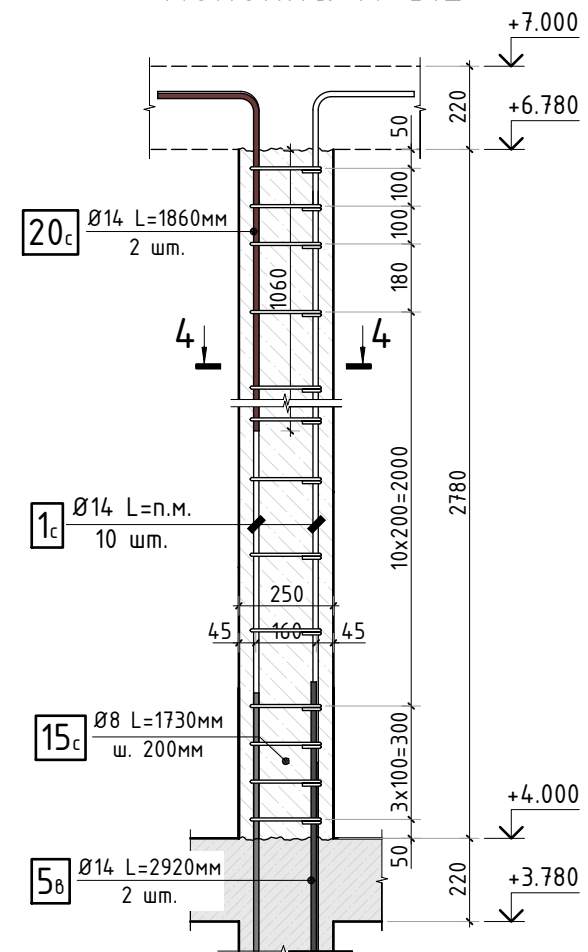
Колонна К-3.2у



Колонна К-3.2



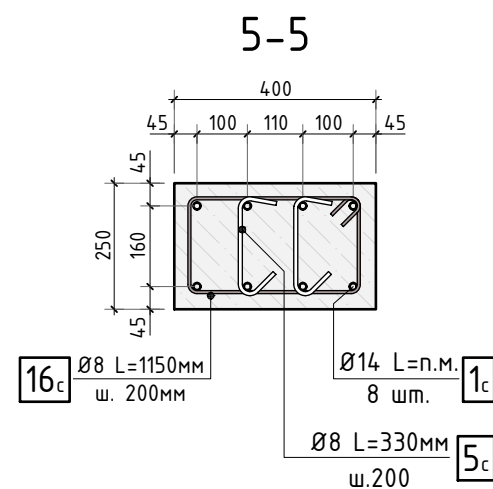
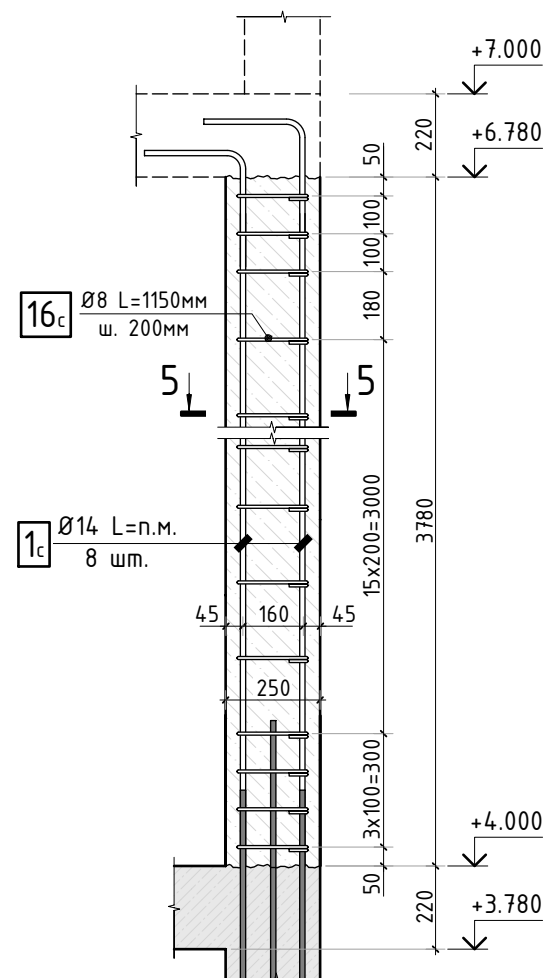
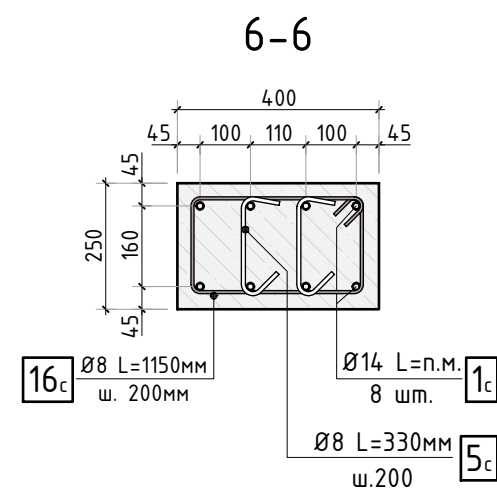
Колонна К-5.2



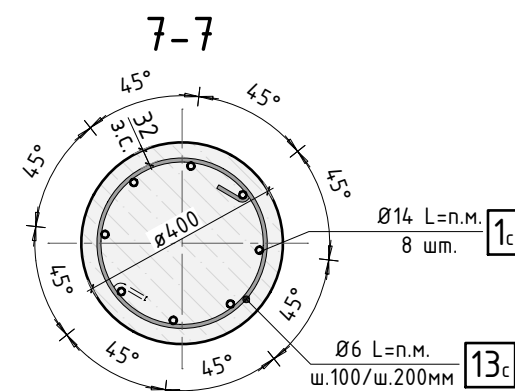
1. Общие указания см. листы АС-1.4. Смотреть совместно с листом АС-40.
2. Спецификацию элементов, ведомость деталей см. листы АС- 44, 45.
3. Ведомость расхода стали см. листы АС-52.

						361-20/К			АС			
						Индивидуальный жилой дом						
Изм.	К.уч.	Лист	N док.	Подпись	Дата				стадия	лист	листов	
Гл. констр.						Заказчик:			РД	41	-	
ГИП												
Разраб.												
Проверил						Схема армирования вертикальных конструкций 2 этажа (лист 1)			СТМК Тел.: +7 (499) 322-08-30 www.stmk.pro			
Н.контр.												

Инв. N подл.	Подп. и дата	Взам. инв.N	Согласовано		

[illegible]

Technical drawing of a reinforced concrete column showing reinforcement details. The column has a diameter of 200 mm. It features longitudinal bars of diameter 14 mm (labeled 1c) and 6 mm (labeled 13c). Spiral reinforcement is shown with a pitch of 100 mm. Dimensions include a total height of 2780 mm, a section length of 2000 mm, and a base section length of 300 mm. Elevation markers are +7.000, +6.780, +4.000, and +3.780. The drawing includes a section line A-A at the top and B-B at the bottom.



Плита покрытия

1c Ø14 L=п.м.
ш.200мм

29
3.с.

29
3.с.

8

8

5.1c Ø8 L=280мм
ш.400x400

10x200=2000

2780

12c Ø12 L=3100мм
ш.100/200мм

3x100=300

50

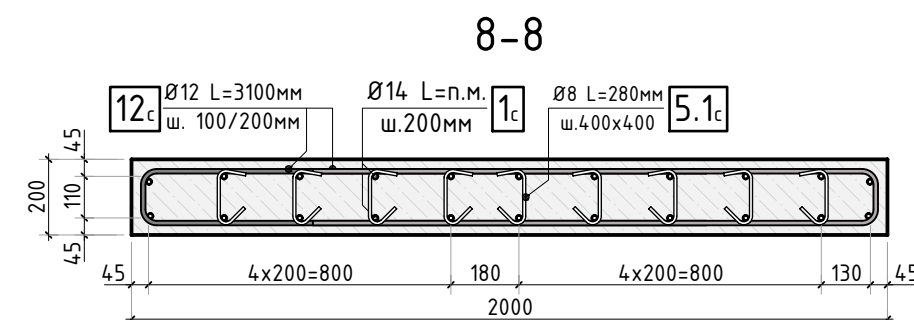
220

+7.000

6.780

+4.000

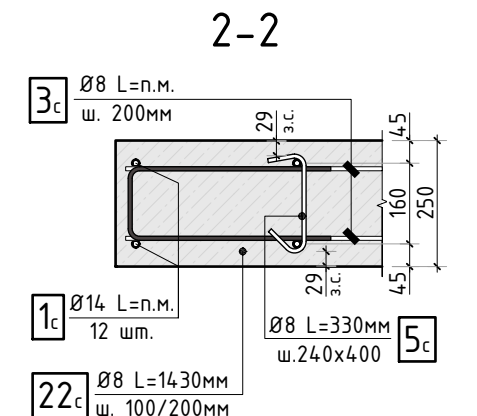
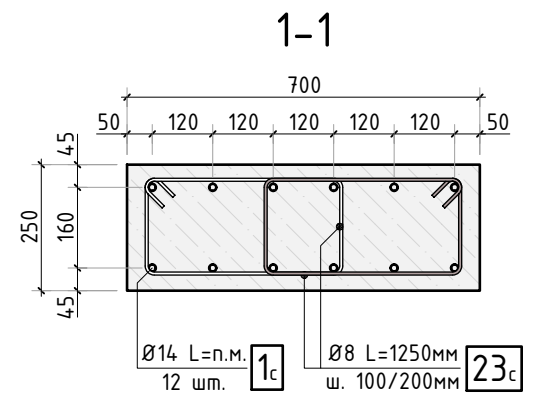
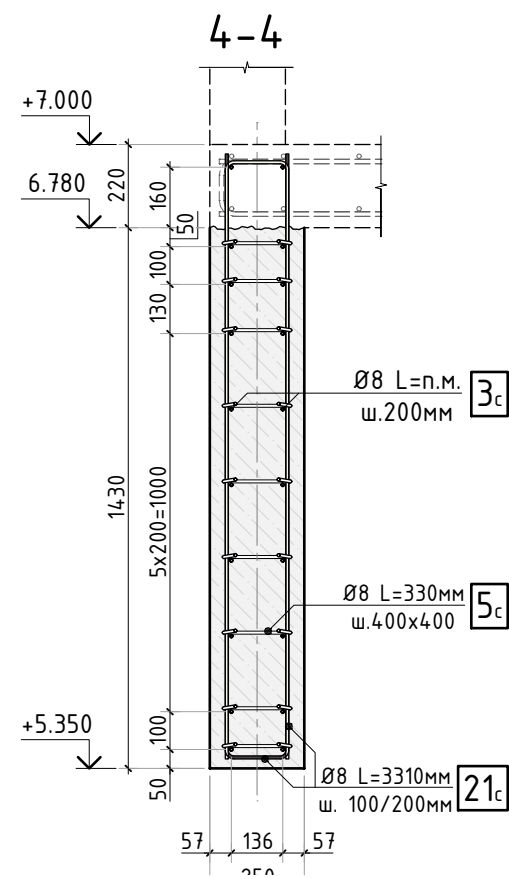
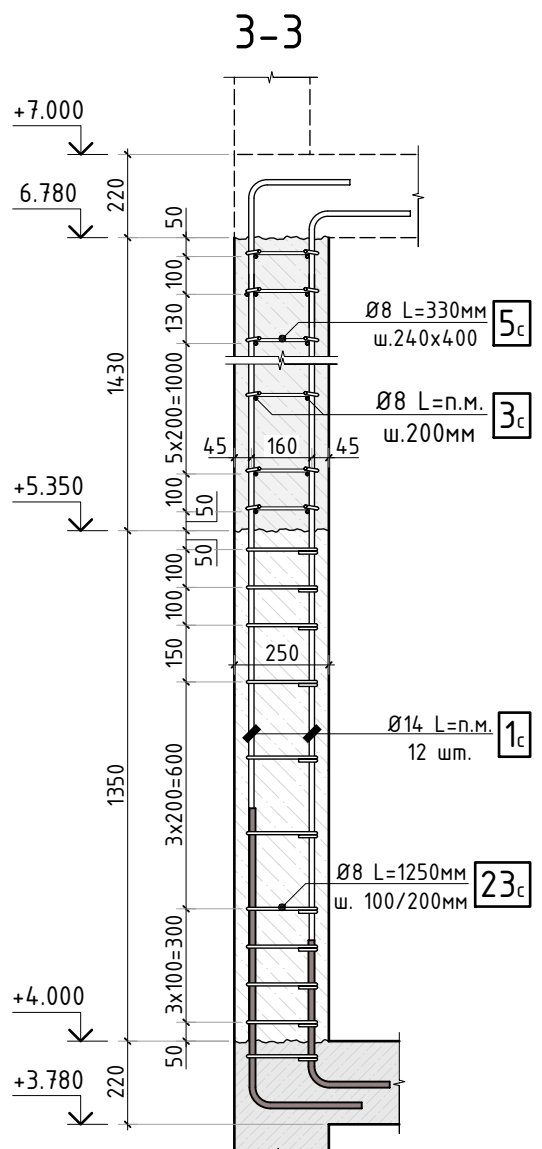
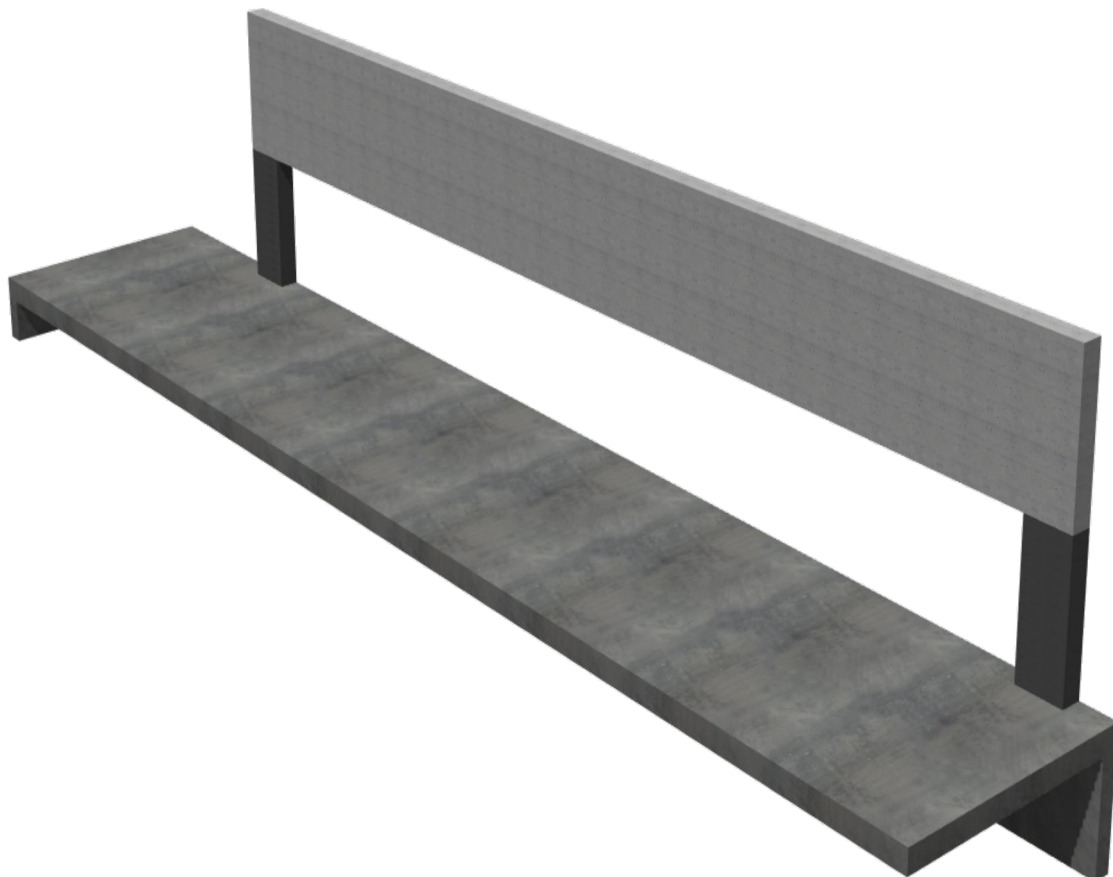
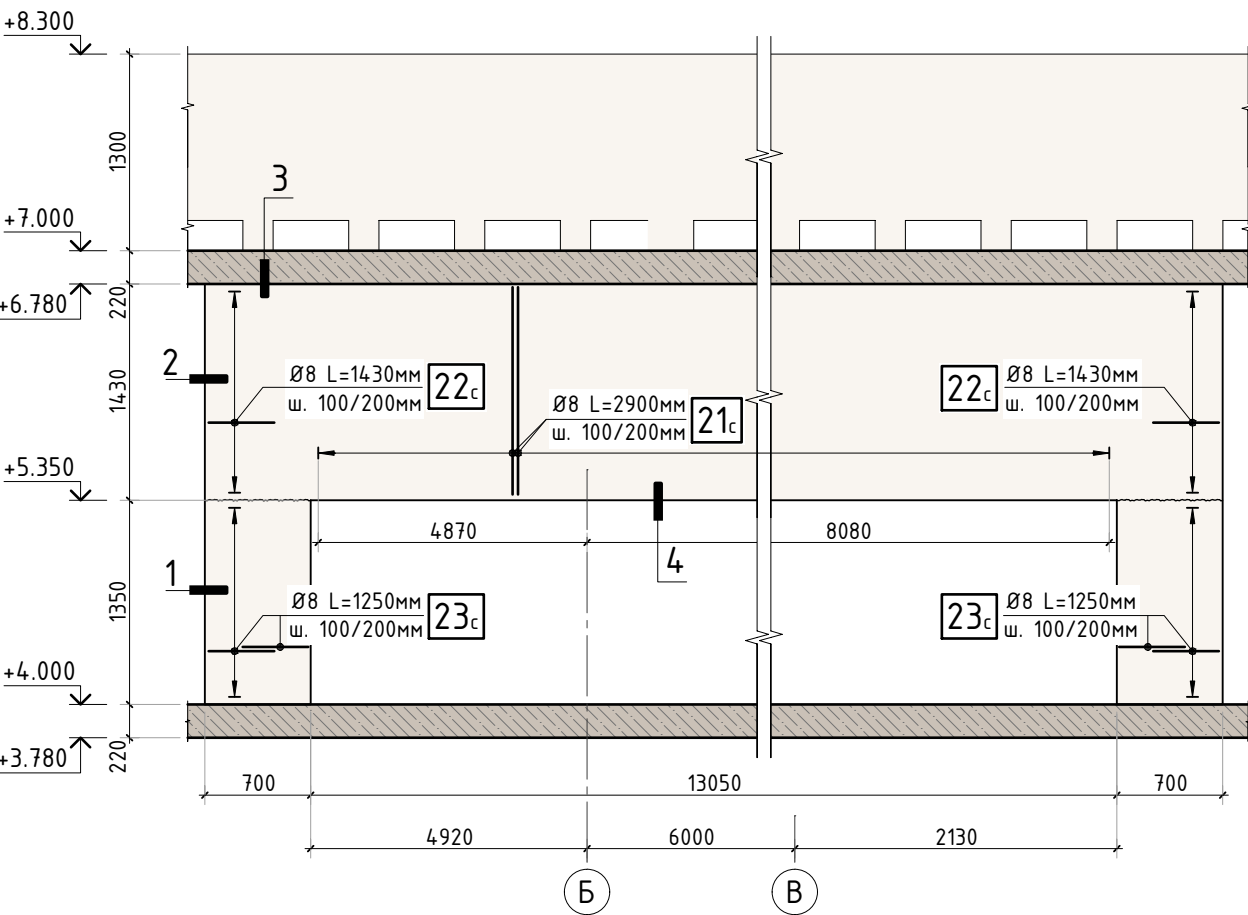
+3.780



						361-20/К			АС			
						Индивидуальный жилой дом						
Изм.	К.уч.	Лист	N док	Подпись	Дата				стадия	лист	листов	
Гл. констр.						Заказчик:			РД	42	-	
ГИП												
Разраб.												
Проверил						Схема армирования вертикальных конструкций 2 этажа (лист 2)			СТМК Tel.: +7 (499) 322-08-30 www.stmk.pro			
Н.контр.												

1. Общие указания см. листы АС-1..4. Смотреть совместно с листом АС-40.
2. Спецификацию элементов, ведомость деталей см. листы АС- 44, 45.
3. Ведомость расхода стали см. листы АС-52.

Развертка стены Ст-2.2



Согласовано					
Взам. инв.Н					
Подп. и дата					
Инв. N подл.					

- Общие указания см. листы АС-1.4. Смотреть совместно с листом АС-40.
- Спецификацию элементов, ведомость деталей см. листы АС- 44, 45.
- Ведомость расхода стали см. листы АС-52.

						361-20/К			АС			
						Индивидуальный жилой дом						
Изм.	К.уч.	Лист	N док	Подпись	Дата				стадия	лист	листов	
Гл. констр.									РД	43	-	
ГИП												
Разраб.												
Проверил												
Н.контр.												

(Начало)

Поз.	Обозначение	Наименование	Кол.	Масса ед., кг	Приме- чение
		<u>Колонна К-1.2</u>	4		
1с	ГОСТ Р 52544-2006	Ø14 А500С п.м.	31	1.21	
13с	ГОСТ Р 52544-2006	Ø6 А500С п.м.	20	0.222	
20с	ГОСТ Р 52544-2006	Ø14 А500С L=1860мм 	4	2.25	
		<u>Материалы</u>			
	ГОСТ 26633-2015	Бетон тяжелый В25 F150 w6 м3	0.35	2400	
		<u>Колонна К-3.2</u>	2		
1с	ГОСТ Р 52544-2006	Ø14 А500С п.м.	31	1.21	
15с	ГОСТ Р 52544-2006	Ø8 А500С L=1730мм 	17	0.69	
5с	ГОСТ Р 52544-2006	Ø8 А500С L=330мм 	34	0.14	
		<u>Материалы</u>			
	ГОСТ 26633-2015	Бетон тяжелый В25 F150 w6 м3	0.49	2400	
		<u>Колонна К-3.2ц</u>	1		
1с	ГОСТ Р 52544-2006	Ø14 А500С п.м.	31	1.21	
15с	ГОСТ Р 52544-2006	Ø8 А500С L=1730мм 	17	0.69	
5с	ГОСТ Р 52544-2006	Ø8 А500С L=330мм 	34	0.14	
20с	ГОСТ Р 52544-2006	Ø14 А500С L=1860мм 	2	2.25	
		<u>Материалы</u>			
	ГОСТ 26633-2015	Бетон тяжелый В25 F150 w6 м3	0.49	2400	
		<u>Колонна К-5.1</u>	1		
1с	ГОСТ Р 52544-2006	Ø14 А500С п.м.	38	1.21	
15с	ГОСТ Р 52544-2006	Ø8 А500С L=1730мм 	17	0.69	
5с	ГОСТ Р 52544-2006	Ø8 А500С L=330мм 	34	0.14	
20с	ГОСТ Р 52544-2006	Ø14 А500С L=1860мм 	2	2.25	
		<u>Материалы</u>			
	ГОСТ 26633-2015	Бетон тяжелый В25 F150 w6 м3	0.49	2400	

(Продолжение)

Поз.	Обозначение	Наименование	Кол.	Масса ед., кг	Приме- чание
		<u>Колонна К-6.2</u>	1		
1с	ГОСТ Р 52544-2006	Ø14 А500С п.м.	31	1.21	
16с	ГОСТ Р 52544-2006	Ø8 А500С L=1150мм 	17	0.46	
5с	ГОСТ Р 52544-2006	Ø8 А500С L=330мм 	34	0.14	
		<u>Материалы</u>			
	ГОСТ 26633-2015	Бетон тяжелый В25 F150 w6 мЗ	0.28	2400	
		<u>Колонна К-7.2</u>	2		
1с	ГОСТ Р 52544-2006	Ø14 А500С п.м.	31	1.21	
16с	ГОСТ Р 52544-2006	Ø8 А500С L=1150мм 	17	0.46	
5с	ГОСТ Р 52544-2006	Ø8 А500С L=330мм 	34	0.14	
		<u>Материалы</u>			
	ГОСТ 26633-2015	Бетон тяжелый В25 F150 w6 мЗ	0.28	2400	
		<u>Колонна К-8.2</u>	1		
1с	ГОСТ Р 52544-2006	Ø14 А500С п.м.	31	1.21	
13с	ГОСТ Р 52544-2006	Ø6 А500С п.м.	20	0.222	
		<u>Материалы</u>			
	ГОСТ 26633-2015	Бетон тяжелый В25 F150 w6 мЗ	0.35	2400	

						361-20/К			АС			
						Индивидуальный жилой дом						
Изм.	К.уч.	Лист	№ док.	Подпись	Дата				стадия	лист	листов	
Гл. констр.						Заказчик:			РД	44	-	
ГИП												
Разраб.						Спецификация элементов на вертикальные конструкции 2 этажа (лист 1)			СТМК Tel.: +7 (499) 322-08-30 www.stmk.pro			
Проверил												
Н.контр.												

Согласовано				
Взам. инв.Н				
Подп. и дата				
Инв. N подл.				

Спецификация элементов (Окончание)

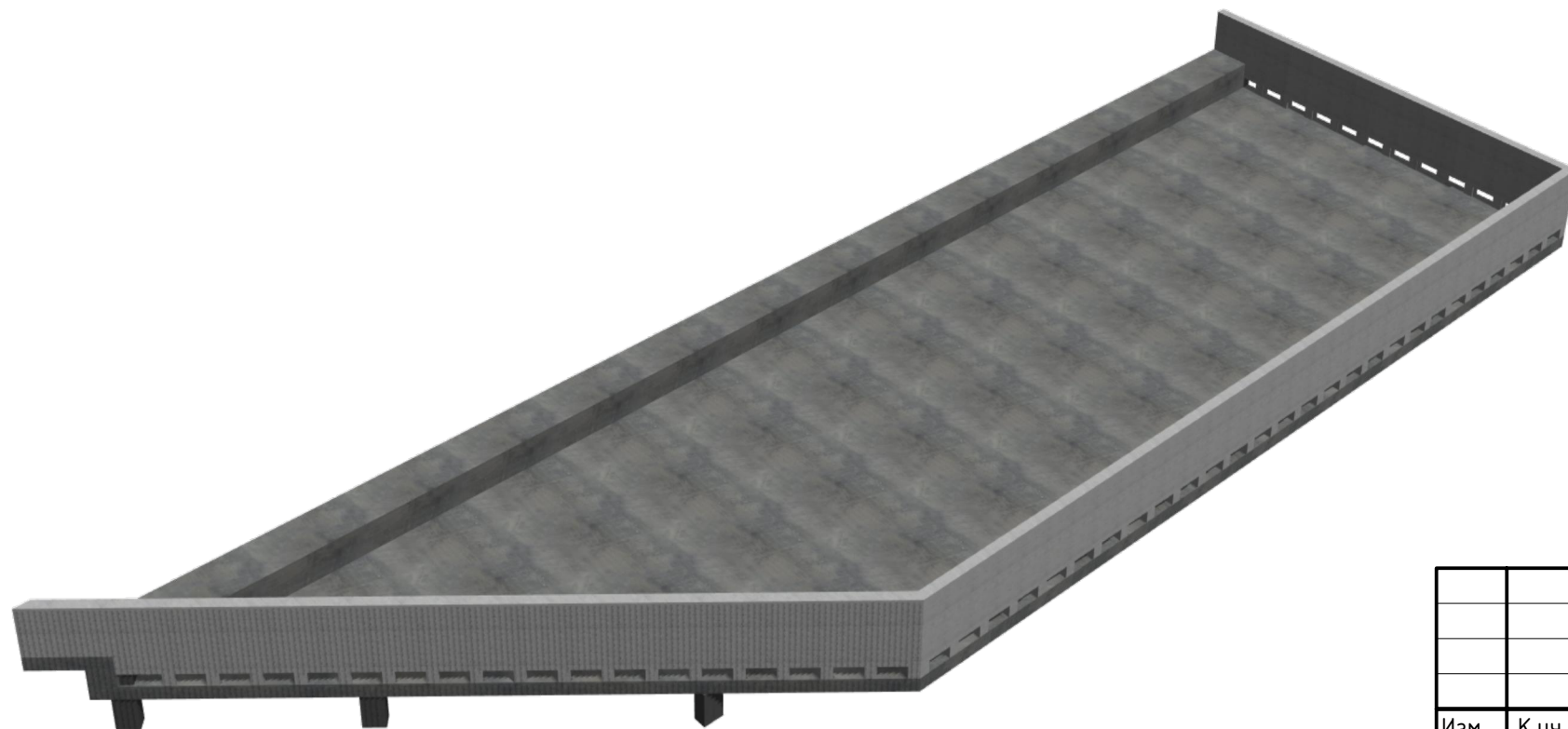
Поз.	Обозначение	Наименование	Кол.	Масса ед., кг	Приме- чание
Стена Ст-1.2					
1с	ГОСТ Р 52544-2006	Ø14 А500С п.м.	83	1.21	
12с	ГОСТ Р 52544-2006	Ø12 А500С L=3100мм	34	2.76	
5.1с	ГОСТ Р 52544-2006	Ø8 А500С L=280мм	40	0.12	
Материалы					
	ГОСТ 26633-2015	Бетон тяжелый В25 F150 w6 м3	1.12	2400	
Стена Ст-2.2					
1с	ГОСТ Р 52544-2006	Ø14 А500С п.м.	90	1.21	
3с	ГОСТ Р 52544-2006	Ø8 А500С п.м.	261	0.395	
21с	ГОСТ Р 52544-2006	Ø8 А500С L=3310мм	134	1.15	
22с	ГОСТ Р 52544-2006	Ø8 А500С L=1430мм	18	0.57	
23с	ГОСТ Р 52544-2006	Ø8 А500С L=1250мм	40	0.5	
5с	ГОСТ Р 52544-2006	Ø8 А500С L=330мм	150	0.14	
Материалы					
	ГОСТ 26633-2015	Бетон тяжелый В25 F150 w6 м3	5.7	2400	

Ведомость деталей

Поз.	Эскиз	Поз.	Эскиз
5с		5.1с	
12с		15с	
16с		20с	
21с		22с	
23с		-	

						361-20/К			АС			
						Индивидуальный жилой дом						
Изм.	К.уч.	Лист	N док	Подпись	Дата				стадия	лист	листов	
Гл. констр.									РД	45	-	
ГИП												
Разраб.						Заказчик:						
Проверил									СТМК Tel.: +7 (499) 322-08-30 www.stmk.pro			
Н.контр.												
						Спецификация элементов на вертикальные конструкции 2 этажа (лист 2). Ведомость деталей						

Инв. N подл.	Подп. и дата	Взам. инв.N	Согласовано		



- | | | | | | | | | | | | | |
|-------------|-------|------|-------|---------|------|---|--|--|---|------|--------|--|
| | | | | | | 361-20/К | | | АС | | | |
| | | | | | | Индивидуальный жилой дом | | | | | | |
| Изм. | К.уч. | Лист | № док | Подпись | Дата | | | | | | | |
| Гл. констр. | | | | | | | | | стадия | лист | листов | |
| ГИП | | | | | | | | | РД | 46 | - | |
| Разраб. | | | | | | Заказчик: | | | СТМК
Tel.: +7 (499) 322-08-30
www.stmk.pro | | | |
| Проверил | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | |
| Н.контр. | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | Опалубочный план конструкции покрытия 2 этажа | | | | | | |

[illegible]

The diagram shows a 3D grid of lines. Two axes are labeled: "цифровые оси" (digital axes) and "аналоговые оси" (analog axes). The grid is divided into four layers, labeled "1 слой", "2 слой", "3 слой", and "4 слой". The grid is formed by lines that intersect to form a series of small cubes or cells.

Technical drawing of a reinforced concrete slab cross-section showing reinforcement layout. The top reinforcement bar is labeled "Фоновое арм. Ø12 А500С". Dimensions include 780 mm for the top bar extension, a minimum distance of ≥ 1020 mm between bars, and 780 mm for the bottom bar extension.

Figure 1.1 is a technical drawing of a reinforced concrete slab. It includes a plan view and a cross-section view. The plan view shows a rectangular slab with a total width of 925 mm and a total length of 2220 mm. The cross-section view shows a slab with a total height of 220 mm and a width of 200 mm. The drawing includes dimensions for the slab, reinforcement bars, and stirrups. The reinforcement bars are labeled with their diameter and length, and the stirrups are labeled with their diameter and length. The drawing also includes elevations for the slab and the reinforcement bars.

Dimensions and elevations:

- Overall width: 925 mm
- Overall length: 2220 mm
- Top elevation: +7.500
- Second elevation: +7.280
- Third elevation: +7.000
- Bottom elevation: +6.780

Reinforcement details:

- Top reinforcement: $\varnothing 8$ L=390 mm, w. 200 mm (31_n)
- Bottom reinforcement: $\varnothing 8$ L=1880 mm, w. 200 mm (29_n)
- Stirrups: $\varnothing 12$ n.m., w. 200 mm (1_n)
- Bottom reinforcement: $\varnothing 8$ L=1540 mm, w. 200 mm (30_n)

Technical drawing of a reinforced concrete slab cross-section (1-1) showing dimensions and reinforcement details.

Dimensions:

- Overall width: 250 mm
- Overall height: 220 mm
- Top flange thickness: 30 mm
- Web thickness: 50 mm
- Bottom flange thickness: 30 mm
- Effective depth (d): 140 mm
- Top reinforcement cover: 25 mm (3.c.)
- Bottom reinforcement cover: 25 mm (3.c.)

Reinforcement Details:

- Top Reinforcement:** 15_n Ø8 L=910mm, 3wm/M²
- Bottom Reinforcement:** 2.1_n Ø12 L=1920mm, w. 200 mm
- Side Reinforcement:** 1_n(φ.) Ø12 n.m., w. 200

Levels:

- Top level: +7.000
- Bottom level: +6.780

						361-20/К			АС
						Индивидуальный жилой дом			
Изм.	К.уч.	Лист	N док	Подпись	Дата				
Гл. констр.						Заказчик:	стадия	лист	листов
ГИП							РД	47	-
Разраб.									
Проверил						Схема армирования конструкции плиты покрытия 2 этажа (лист 1)	СТМК Tel.: +7 (499) 322-08-30 www.stmk.pro		
Н.контр.									

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

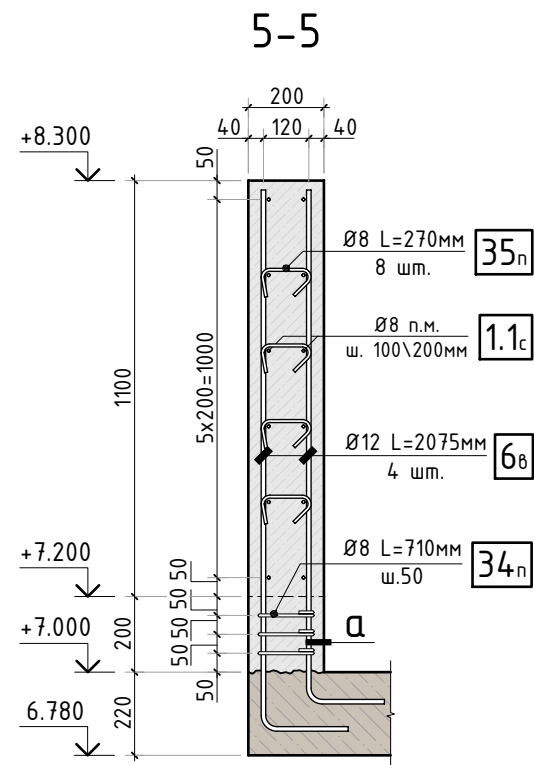
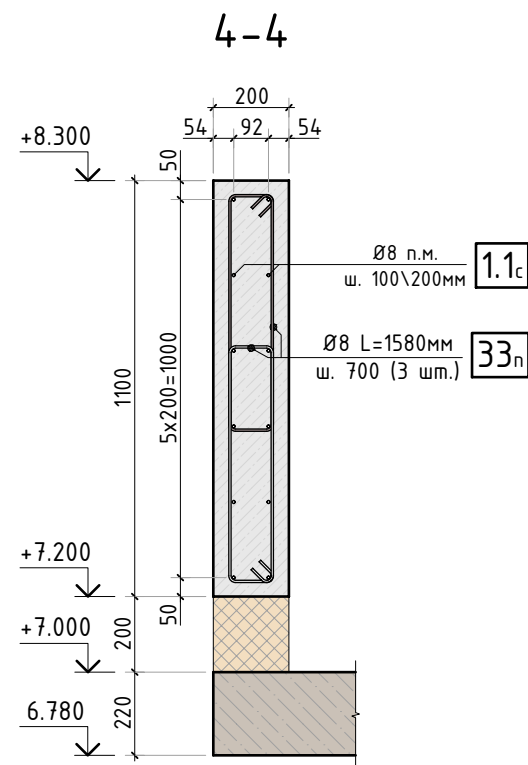
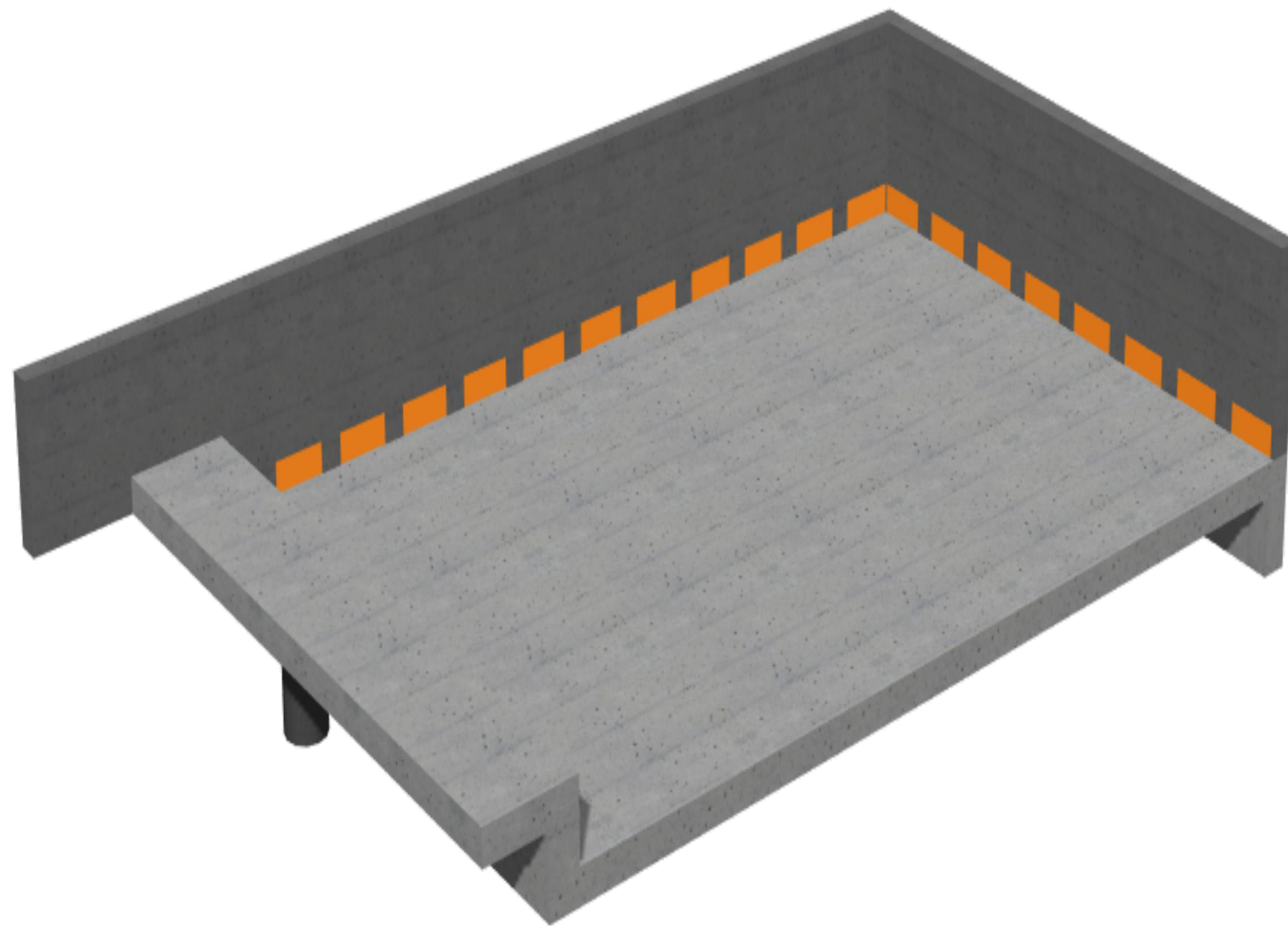
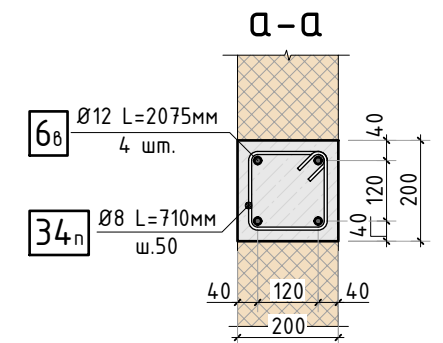
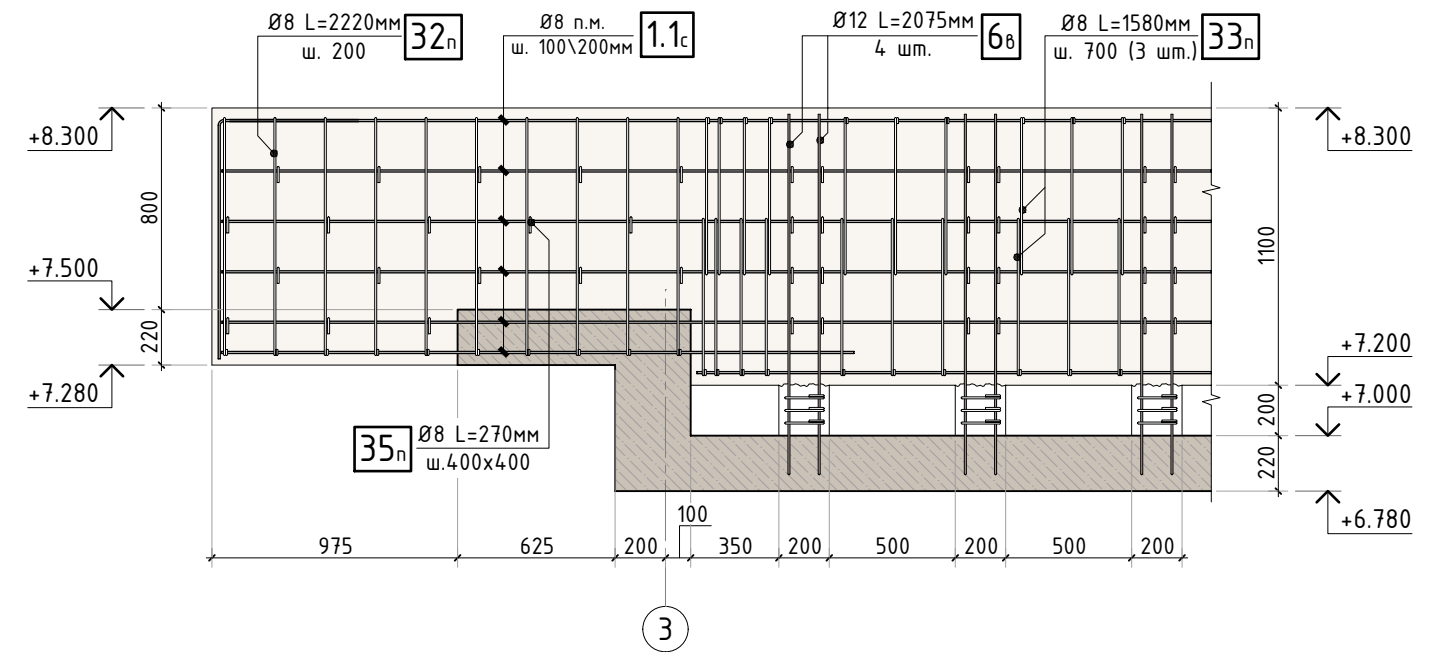


Схема армирования парапета



- Общие указания см. листы АС-1..4. Сечения замаркированы на листе АС-46.
- Спецификацию элементов, ведомость деталей см. лист АС- 49.
- Ведомость расхода стали см. листы АС-52.

						361-20/К			АС			
						Индивидуальный жилой дом						
Изм.	К.уч.	Лист	№ док.	Подпись	Дата				стадия	лист	листов	
Гл. констр.						Заказчик:			РД	48	-	
ГИП												
Разраб.						Схема армирования конструкции плиты покрытия 2 этажа (лист 2)			СТМК Tel.: +7 (499) 322-08-30 www.stmk.pro			
Проверил												
Н.контр.												

Спецификация на конструкцию элементов

Поз.	Обозначение	Наименование	Кол.	Масса ед., кг	Приме- чание
		Плита покрытия 2 этажа			
1н	ГОСТ Р 52544-2006	Ø12 А500С п.м.	4530	0.888	
2н	ГОСТ Р 52544-2006	Ø12 А500С L=1690мм	407	1.51	
3.1н	ГОСТ Р 52544-2006	Ø12 А500С L=3900мм	47	3.47	
29н	ГОСТ Р 52544-2006	Ø8 А500С L=1880мм	262	0.74	
30н	ГОСТ Р 52544-2006	Ø8 А500С L=1540мм	288	0.61	
15н	ГОСТ Р 52544-2006	Ø8 А500С L=910мм	650	0.36	
31н	ГОСТ Р 52544-2006	Ø8 А500С L=390мм	262	0.16	
6в	ГОСТ Р 52544-2006	Ø12 А500С L=2075мм	224	1.85	
		Материалы			
	ГОСТ 26633-2015	Бетон тяжелый В25 F150 w6 м3	54.5	2400	
		Конструкция parapety			
1.1н	ГОСТ Р 52544-2006	Ø8 А500С п.м.	644	0.395	
32н	ГОСТ Р 52544-2006	Ø8 А500С L=2220мм	29	0.88	
33н	ГОСТ Р 52544-2006	Ø8 А500С L=1580мм	336	0.63	
34н	ГОСТ Р 52544-2006	Ø8 А500С L=710мм	168	0.29	
35н	ГОСТ Р 52544-2006	Ø8 А500С L=270мм	402	0.11	
36н	ГОСТ Р 52544-2006	Ø8 А500С L=1100мм	24	0.44	
		Материалы			
	ГОСТ 26633-2015	Бетон тяжелый В25 F150 w6 м3	10.1	2400	

Ведомость деталей

Поз.	Эскиз	Поз.	Эскиз
2н		29н	
30н		15н	
31н		6в	
32н		33н	
34н		35н	
36н		-	

Согласовано

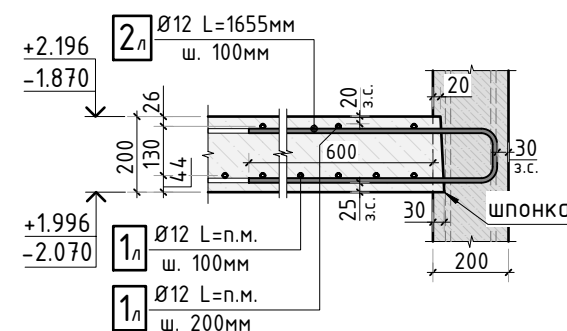
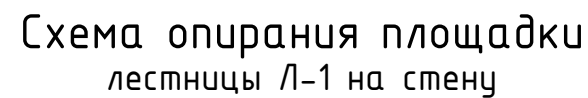
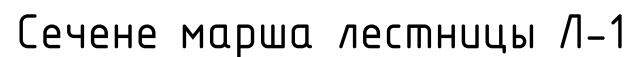
Взам. инв.Н

Подп. и дата

Инв. N подл.

						361-20/К			АС	
						Индивидуальный жилой дом				
Изм.	К.уч.	Лист	N док.	Подпись	Дата					
Гл. констр.						Заказчик:	стадия	лист	листов	
ГИП							РД	49	-	
Разраб.										
Проверил										
						Спецификация и ведомость деталей на конструкцию покрытия 2 этажа		СТМК Tel.: +7 (499) 322-08-30 www.stmk.pro		
Н.контр.										

Инв. N подл.	Подп. и дата	Взам. инв.N	Согласовано		



Плита перекрытия

шпонка

1

1

3

В

1850

200

1850

2000

1025

3775

275*11=3075

450

100

950

950

725

12

11

10

9

8

7

6

5

4

3

2

1

13

14

15

16

17

18

19

20

21

22

23

+0.140

+0.000

-1.840

-1.870

-4.000

-4.060

Technical drawing of a staircase reinforcement cage (Fig. 10). The drawing shows a cross-section of a staircase with a total height of 1800 mm and a total width of 2750 mm. The cage is composed of several horizontal and vertical reinforcement bars. Key dimensions include: horizontal span of 2750 mm, vertical rise of 1800 mm, and a horizontal offset of 140 mm. Reinforcement bars are labeled with their diameter (Ø8, Ø12), length (L=720mm, L=910mm, L=n.m.), and width (ш. 200mm, ш. 100mm). The cage is divided into sections labeled 1_n, 3_n, and 5_n. The drawing also shows the placement of reinforcement bars in the walls and the concrete structure.

[illegible]

Architectural floor plan of the 2nd floor (в ур-не 2 этажа). The plan shows a rectangular layout with a central corridor. Rooms are numbered 24 to 46. Dimensions are given in millimeters. Key dimensions include a total width of 3775 mm, a total depth of 2775 mm (calculated as 275 * 11), and a central corridor width of 100 mm. Elevation markers indicate levels of +4.000, +4.140, +2.196, and +2.226. A section line 1-1 is shown at the top and bottom. A note "Плита перекрытия" (Ceiling slab) is present. A curved area on the right is labeled "шпонка" (Dowel).

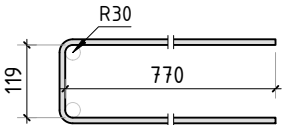
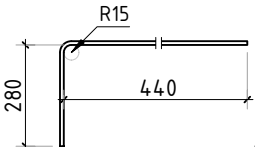
1. Общие указания см. листы АС-1..4.
2. Спецификацию элементов, ведомость деталей см. лист АС-51.
3. Ведомость расхода стали см. лист АС-52.

						361-20/К			АС			
						Индивидуальный жилой дом						
Изм.	К.уч.	Лист	N док	Подпись	Дата	Заказчик:			стадия	лист	листов	
Гл. констр.									РД	50	-	
ГИП												
Разраб.												
Проверил						Лестница Л-1			СТМК Tel.: +7 (499) 322-08-30 www.stmk.pro			
Н.контр.												

Спецификация на конструкцию лестницы Л-1

Поз.	Обозначение	Наименование	Кол.	Масса ед., кг	Приме- чание
		<u>Конструкция лестницы Л-1</u>			
1л	ГОСТ Р 52544-2006	Ø12 А500С п.м	307.2	0.888	
2л	ГОСТ Р 52544-2006	Ø12 А500С L=1655мм 	40	1.47	
3л	ГОСТ Р 52544-2006	Ø12 А500С L=910мм	144	0.81	
4л	ГОСТ Р 52544-2006	Ø8 А500С L=910мм	176	0.36	
5л	ГОСТ Р 52544-2006	Ø8 А500С L=720мм 	264	0.29	
		<u>Материалы</u>			
	ГОСТ 26633-2015	Бетон тяжелый В25 F150 w6 м3	3.9	2400	

Ведомость деталей

Поз.	Эскиз	Поз.	Эскиз
2л	 Ø12 А500С L= 1655 мм	5л	 Ø8 А500С L= 720 мм

Согласовано

Взам. инв.Н

Подп. и дата

Инв. Н подл.

						361-20/К			АС
						Индивидуальный жилой дом			
Изм.	К.уч.	Лист	N док.	Подпись	Дата				
Гл. констр.						Заказчик:	стадия	лист	листов
ГИП							РД	51	-
Разраб.									
Проверил						Спецификация, ведомость деталей и ведомость расхода стали на конструкцию лестницы Л-1	СТМК Tel.: +7 (499) 322-08-30 www.stmk.pro		
Н.контр.									

Ведомость расхода стали, кг

Марка элемента	Изделия арматурные								Всего	Бетон	Относи- тельный расход арматуры, т/м3
	Арматура класса									Марка	
	A500C									B25	
	ГОСТ Р 52544-2006									Кол-во, м3	
	Ø6	Ø8	Ø12	Ø14	Ø16	Ø18	Ø20	Итого			
Сваи Сδ-1, Сδ-2, Сδ-3	-	1861.4	-	-	-	-	19519.6	21381.0	21381.0	98.1	0.22
Плита фундамента	-	332.8	5232.5	1241.7	130.6	-	-	6937.6	6937.6	92.5	0.08
Вертикальные констр. цокольного этажа	26.4	590.4	1038.6	2230.5	64.8	-	-	3950.7	3950.7	41.8	0.09
Плита перекрытия цоколя	-	882.5	8042.0	251.6	-	-	-	9176.1	9176.1	79.4	0.12
Вертикальные констр. 1 этажа	28.6	267.0	422.6	1013.5	-	-	-	1731.7	1731.7	13.8	0.13
Плита перекрытия 1 этажа	-	1271.1	8318.6	-	221.6	-	-	9811.3	9811.3	80.5	0.12
Вертикальные констр. 2 этажа	22.0	417.0	93.9	713.2	-	-	-	1246.1	1246.1	11.4	0.11
Плита покрытия 2 этажа	-	1269.0	5214.7	-	-	-	-	6483.7	6483.7	64.6	0.1
Лестница Л-1	-	140	448.3	-	-	-	-	588.3	588.3	3.9	0.15
Всего:	77	7031.2	28811.2	5450.5	417.0	-	19519.6	61306.5	61306.5	486	0.13
Нахлѐст, обрезки 15%	11.6	1054.7	4321.7	817.6	62.6	-	2927.9	9196	9196	-	-
Итого:	88.6	8085.9	33132.9	6268.1	479.6	-	2247.6	70502.5	70502.5	486	0.15

Согласовано				
Взам. инв.Н				
Подп. и дата				
Инв. N подл.				

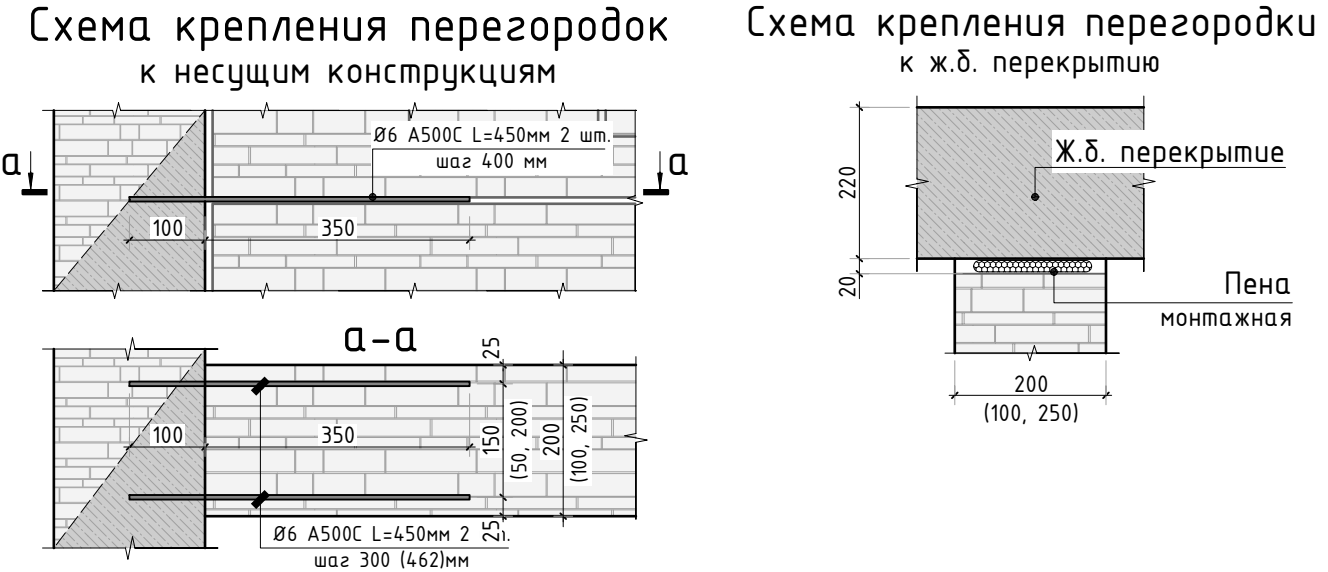
						361-20/К				АС		
						Индивидуальный жилой дом						
Изм.	К.уч.	Лист	N док.	Подпись	Дата							
Гл. констр.						Заказчик:				стадия	лист	листов
ГИП										РД	52	-
Разраб.												
Проверил						Ведомость расхода стали				СТМК Tel.: +7 (499) 322-08-30 www.stmk.pro		
Н.контр.												

Общие указания по кладке и армированию

1. Стены запроектированы в соответствии с указаниями фирмы производителя, и норм проектирования СП 50.13330-2012, СП 15.13330.2012, СП 70.13330.2012.
2. Производство работ по кладке вести в соответствии с требованиями СП 70.13330.2012 "Несущие и ограждающие конструкции", СП 72.13330.2016 "Защита строительных конструкций и сооружений от коррозии".
3. Конструкция стены – кладка из газобетонных блоков D500 толщиной 250мм на монтажном клее с минераловатным утеплителем и слоем из штукатурки.
4. Кладку стен выполнять в соответствии с узлами на листе АС-61 и с учетом рекомендаций фирм производителей.
5. В проемах шириной более 1500 мм кладку под перемычками, балками усилить арматурными сетками Ø4 Вр I яч. 50х50мм (в 3-х рядах кладки под перемычкой). Сетки длиной 500 мм, шириной по размеру несущей части стены.
6. В проемах шириной более 3000 мм в опорной зоне перемычек выполнить кладку из керамического кирпича КР-р-по 1НФ/100/2,0/35 по ГОСТ 530-2012 на цементно-песчаном растворе М100 в 3 ряда с армированием с сетками Ø4 Вр I яч. 50х50мм.
7. Кладку стен из газобетонных блоков высотой 200 мм и шириной 625 мм следует выполнять с перевязкой в 1/2 камня, но не менее 1/3 камня (п. 9.6.1. СП 70.13330.2012). Для правильной перевязки кладки вертикальные швы между отдельными блоками в двух соседних рядах должны быть сдвинуты не менее чем на 0,4 х h, где h – номинальная высота блока. Для газобетонных блоков высотой 250 мм минимальный шаг перевязки составляет 0,4h мм.
8. Толщина швов 1 – 3 мм. Толщина вертикальных швов 1-5 мм.
9. Свес крупноформатного камня над цоколем не должен превышать 1/6 длины камня (п. 9.6.9. СП 70.13330.2012).
10. Армирование стен выполняется в части цоколя (под нижним рядом блоков); по высоте с шагом не реже, чем через 4 блока; в нижней и верхней зоне проёмов; по низу балок покрытия и в части парапета.
11. Армирование выполняется из базальтовой армирующей сетки с яч. 25х25мм, шириной по размеру несущей части стены.
12. Выполнить укладку армирующей базальтовой сетки под перемычку на ширину 0.5 м от грани проёма.
13. Крепление перегородок к полу, стенам и покрытию выполнить по узлам серии 2.230-1 вып.5. Крепление газобетонных перегородок выполняются в соответствии с указаниями фирм производителей. Крепление осуществляется на уголки из нержавеющей стали, с шагом по высоте 500 мм (см. схему крепления).
14. В местах прохода кабелей в перекрытиях, стенах и перегородках выполняются проемы (щели) шириной до 150 мм, которые после прокладки всех кабелей заделываются негорючим материалом, например, цементом с песком по объему 1:10 и т.п. по всей толщине стены, перегородки. после завершения монтажа электрооборудования в уровне перекрытия выполнить заделку вертикальных штраб негорючим материалом.
15. Все закладные детали должны быть защищены слоем цементно-песчаного раствора толщиной не менее 20мм, либо иметь антикоррозионное покрытие в виде слоя грунта ГФ-020. Антикоррозионную защиту выполнять в соответствии с требованиями СП 72.13330.2016.
16. Монтаж оконных блоков и блоков балконных дверей выполнить в соответствии с требованиями ГОСТ 30971-2002.
17. Все работы производить в соответствии с требованиями нормативных документов:
- СНиП 12-03-2001 "Безопасность труда в строительстве". Часть 1. Общие требования;
 - СНиП 12-04-2002 "Безопасность труда в строительстве". Часть 2. Строительное производство;
 - СП 63.13330.2012 "Бетонные и железобетонные конструкции";
 - СП 70.13330.2012 "Несущие и ограждающие конструкции";
 - ГОСТ 14098-91 "Соединение сварной арматуры и закладных деталей железобетонных конструкций".

Перечень видов работ, для которых необходимо составление актов освидетельствования скрытых работ

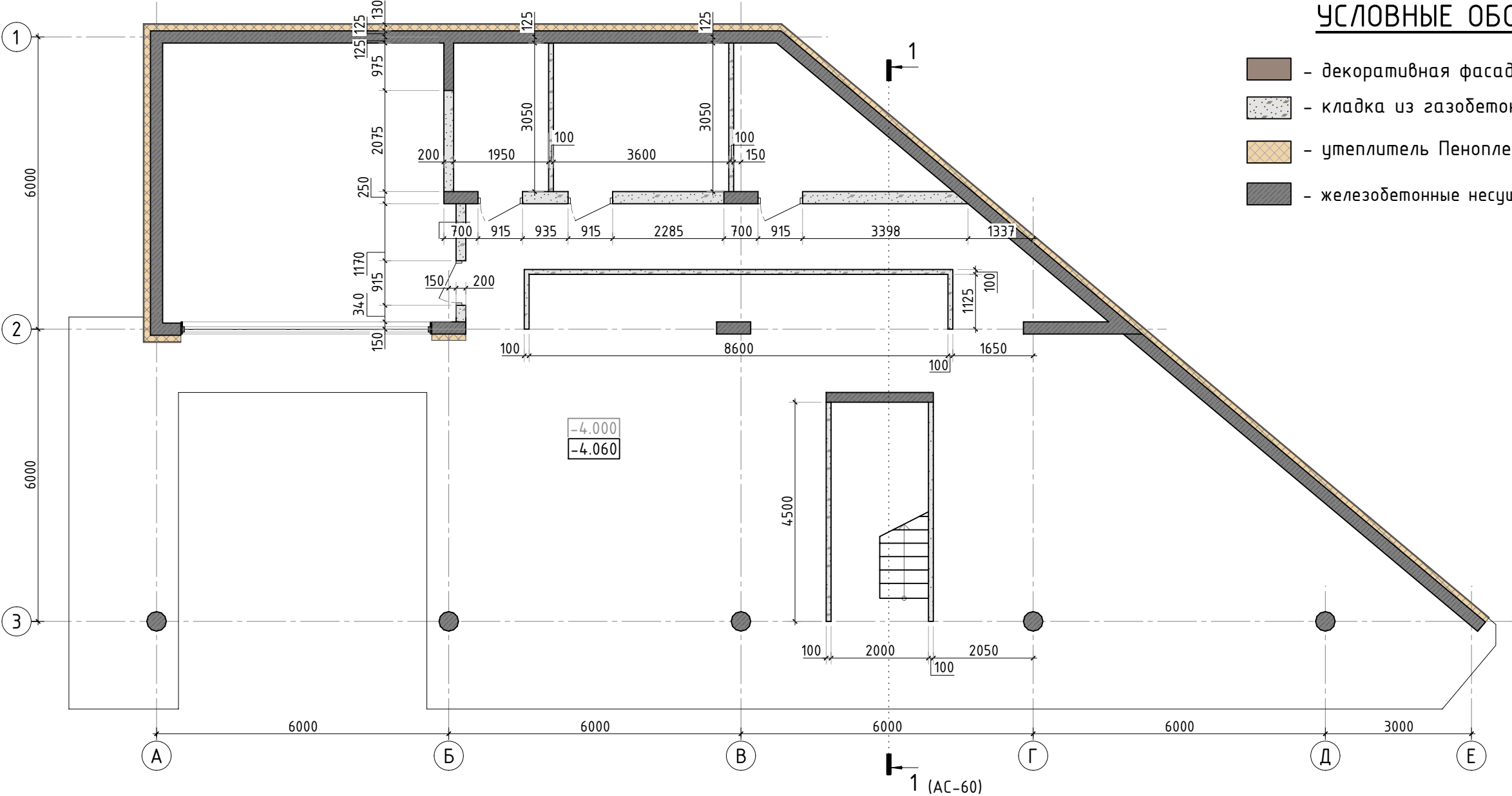
- Бетонные и железобетонные конструкции монолитные:
армирование; защитные слои; анкеровка арматуры; установка закладных деталей.
- Каменные конструкции:
гидро-пароизоляция кладки; места опирания прогонов, балок, плит перекрытия на стены, столбы и их заделка в кладке в случае их сокрытия последующими работами закрепление в кладке сборных железобетонных изделий: карнизов, балконов и других консольных конструкций; закладные детали и их антикоррозионная защита; армирование кирпичной кладки стен; устройство перемычек; устройство теплоизоляции стен и перегородок.
- Монтаж сборных железобетонных и бетонных конструкций:
сварка и антикоррозионное покрытие закладных и соединительных изделий; замоноличивание стыков и швов.
- Устройство полов:
устройство элементов полов (по грунту, по перекрытию с указанием утеплителя, антисептирования деревянных элементов, устройство гидроизоляции и т.п.).
- Кровли:
устройство кровельного покрытия (с указанием каждого элемента, пароизоляции, утеплителя, количество слоев кровельного материала и т.п.).
- Заполнение проемов:
установка оконных и дверных коробок, подоконных досок (с указанием материала утеплителя, уплотнения, герметизации, изоляции и т.п.).



Согласовано	
Взам. инв.Н	
Подп. и дата	
Инв. N подл.	

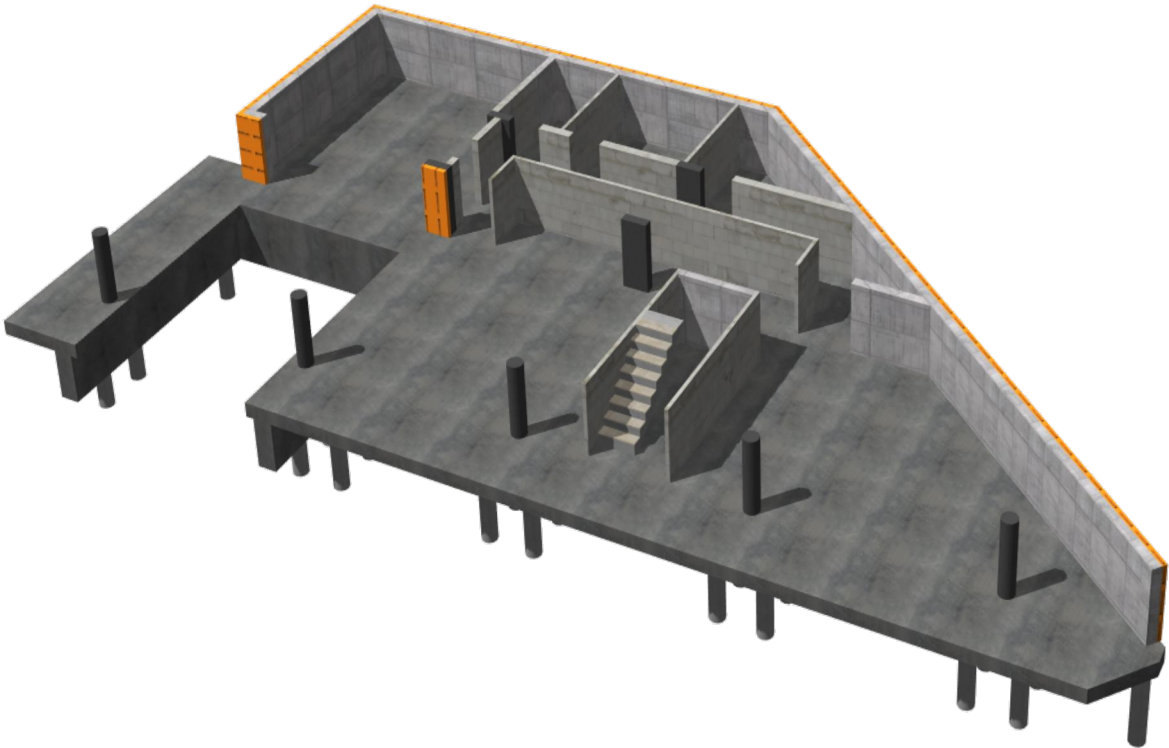
						361-20/К			АС					
						Индивидуальный жилой дом								
Изм.	К.уч.	Лист	N док.	Подпись	Дата				стадия	лист	листов			
Гл. констр.						Заказчик:			РД	53	-			
ГИП														
Разраб.														
Проверил						Указания по кладке			СТМК Tel.: +7 (499) 322-08-30 www.stmk.pro					
Н.контр.														

Кладочный план цокольного этажа



УСЛОВНЫЕ ОБОЗНАЧЕНИЯ:

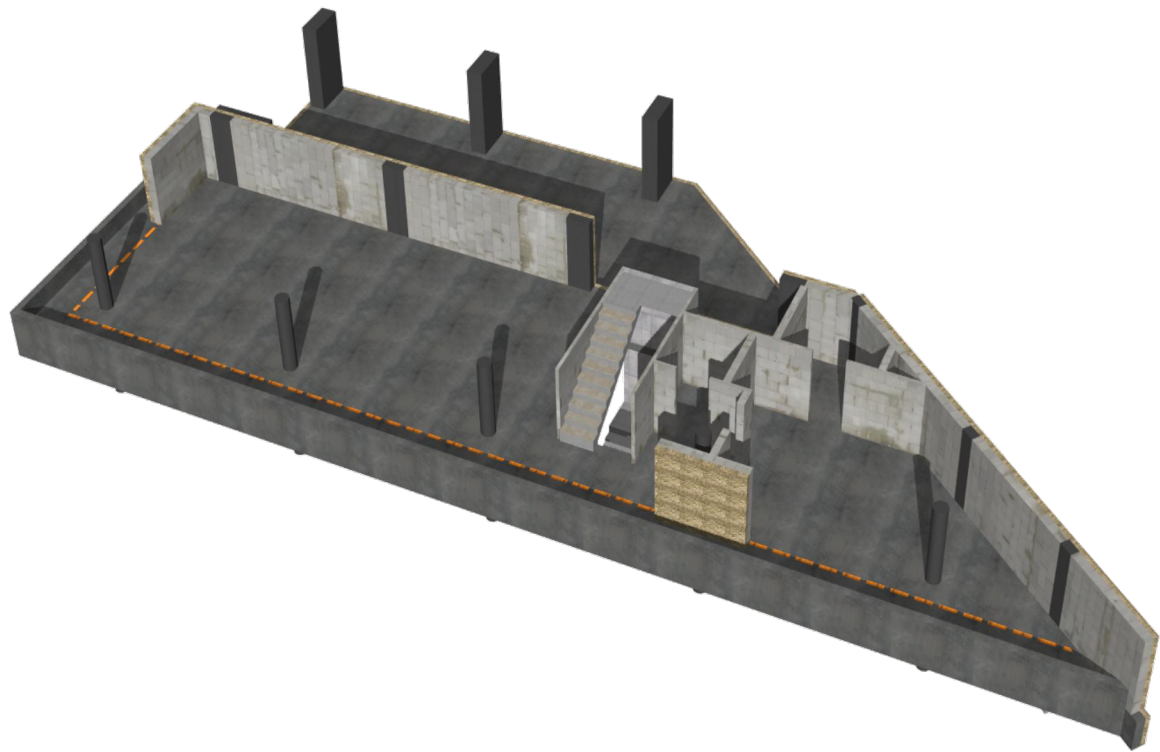
- декоративная фасадная штукатурка
- кладка из газобетонных блоков
- утеплитель Пеноплекс фундамент
- железобетонные несущие конструкции



- Общие указания см. листы АС-1..4. Разрез 1-1 см. лист АС-60.
- Ведомость расхода основных материалов см. лист АС-63.

						361-20/К				АС		
						Индивидуальный жилой дом						
Изм.	К.уч.	Лист	N док	Подпись	Дата							
Гл. констр.						Заказчик:				стадия	лист	листов
ГИП										РД	54	-
Разраб.						Кладочный план цокольного этажа				СТМК Tel.: +7 (499) 322-08-30 www.stmk.pro		
Проверил												
Н.контр.												

Инв. N подл.	Подп. и дата	Взам. инв.N	Согласовано			

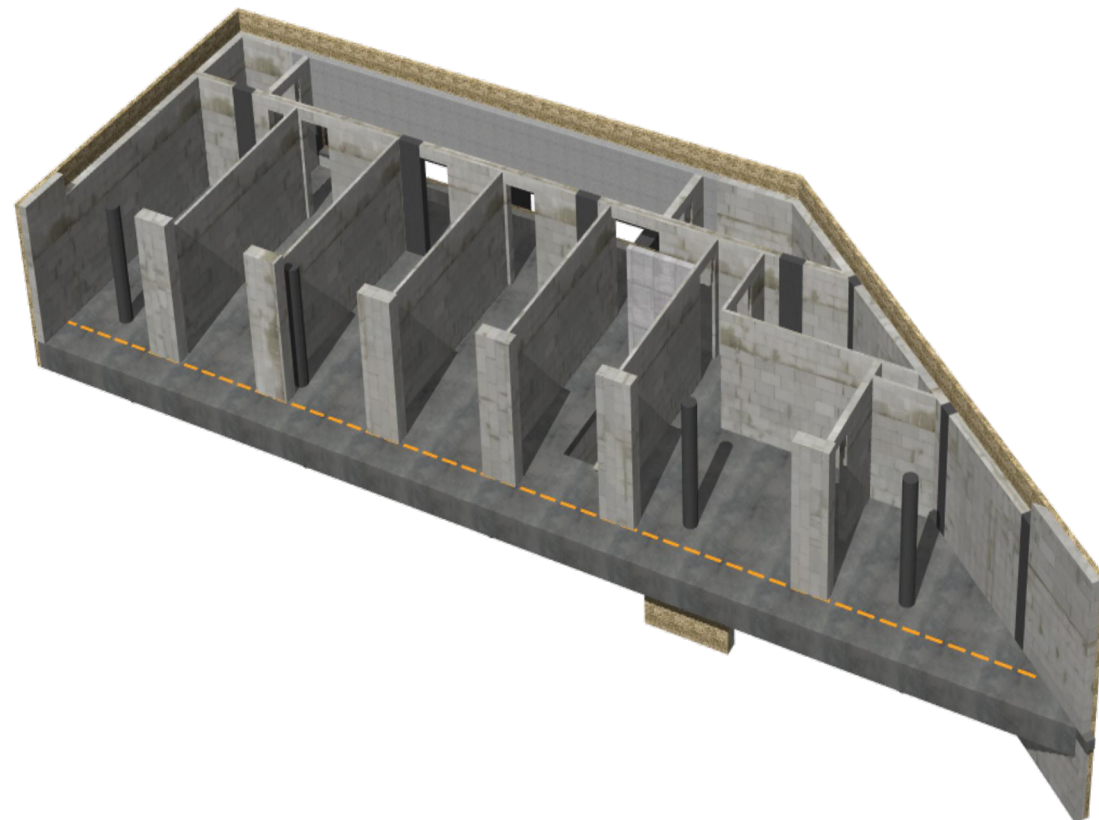
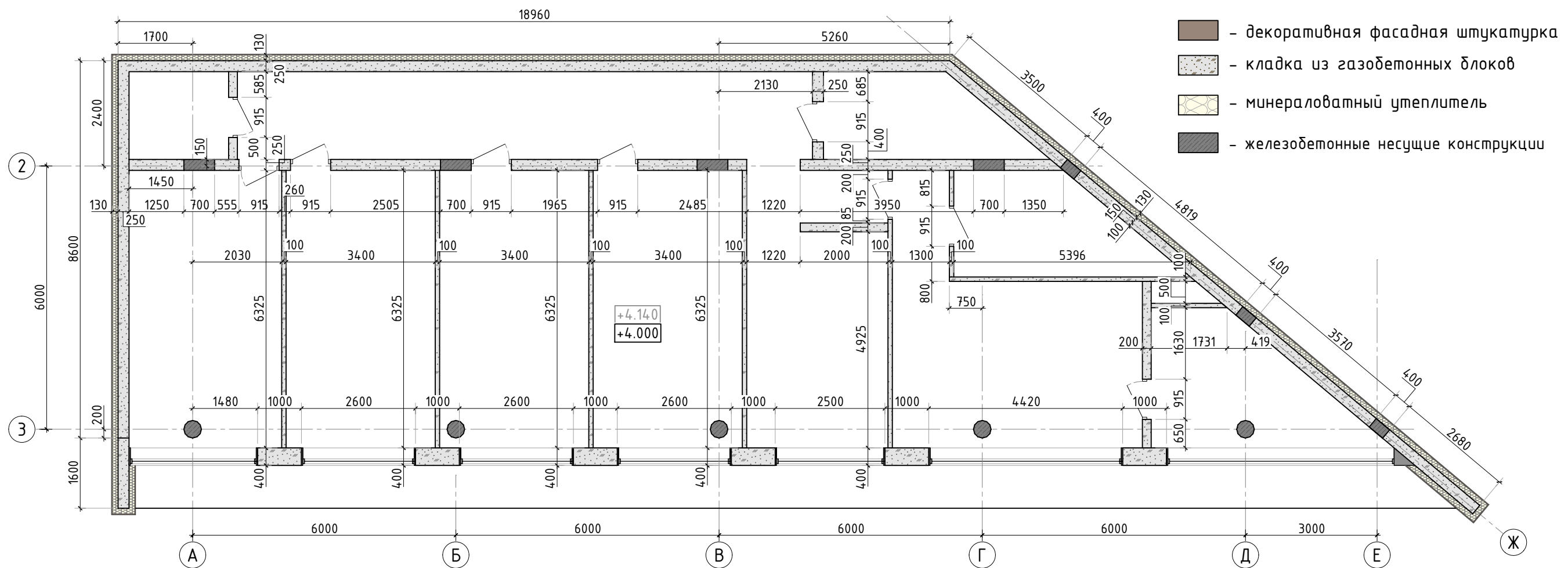


-  – декоративная фасадная штукатурка
-  – кладка из газобетонных блоков
-  – минераловатный утеплитель
-  – железобетонные несущие конструкции

- | | | | | | | | | | | | | |
|-------------|-------|------|--------|---------|------|--------------------------|--|--|---|------|--------|--|
| | | | | | | 361-20/К | | | АС | | | |
| | | | | | | Индивидуальный жилой дом | | | | | | |
| Изм. | К.уч. | Лист | N док. | Подпись | Дата | | | | стадия | лист | листов | |
| Гл. констр. | | | | | | Заказчик: | | | РД | 55 | - | |
| ГИП | | | | | | | | | | | | |
| Разраб. | | | | | | Кладочный план 1 этажа | | | СТМК
Tel.: +7 (499) 322-08-30
www.stmk.pro | | | |
| Проверил | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | |
| Н.контр. | | | | | | | | | | | | |

Кладочный план 2 этажа

УСЛОВНЫЕ ОБОЗНАЧЕНИЯ:



1. Общие указания см. листы АС-1.4. Разрез 1-1 см. лист АС-60.
2. Ведомость расхода основных материалов см. лист АС-63.

						361-20/К			АС			
						Индивидуальный жилой дом						
Изм.	К.уч.	Лист	№ док.	Подпись	Дата				стадия	лист	листов	
Гл. констр.						Заказчик:			РД	56	-	
ГИП												
Разраб.						Кладочный план 2 этажа			СТМК Tel.: +7 (499) 322-08-30 www.stmk.pro			
Проверил												
Н.контр.												

Инв. N подл.	Подп. и дата	Взам. инв.N	Согласовано		



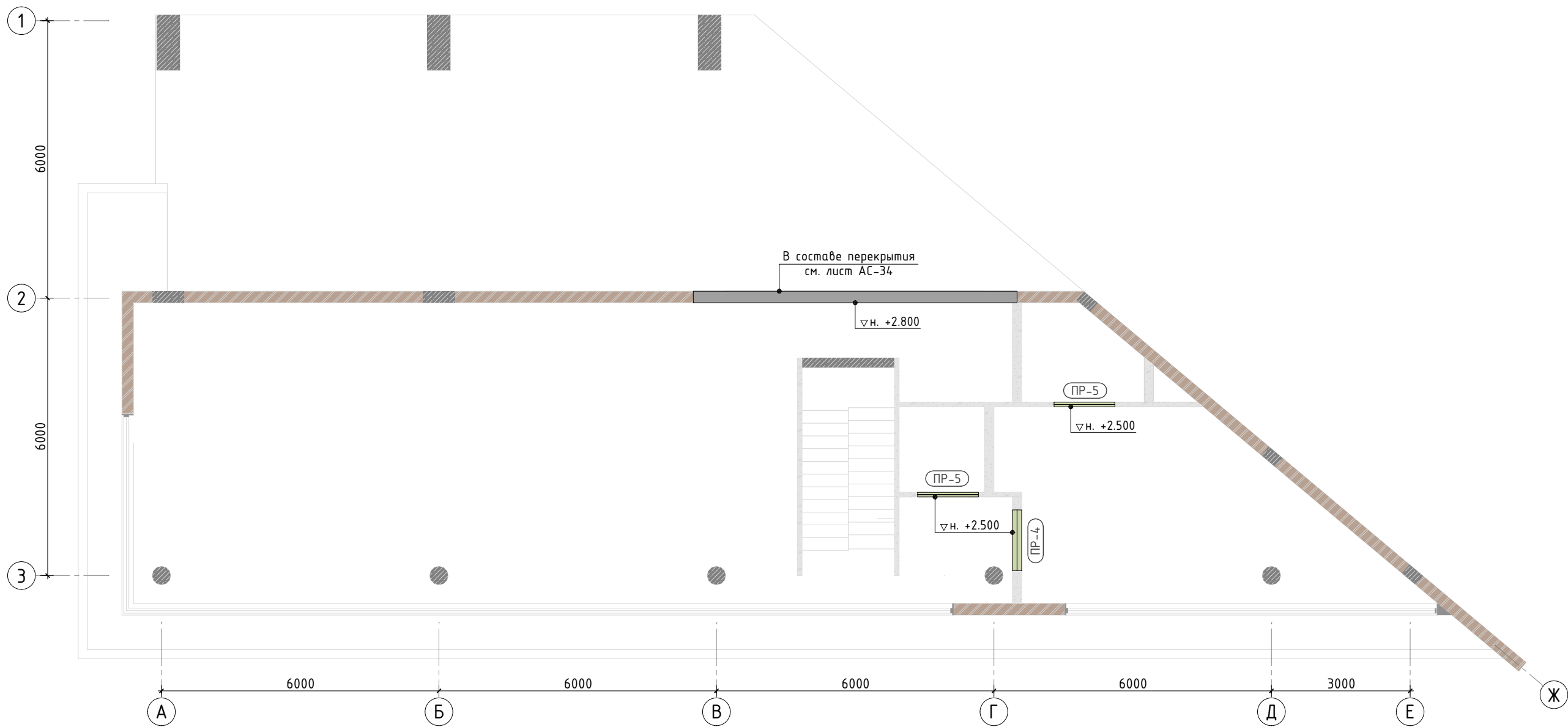
Инв. N подл.	Подп. и дата	Взам. инв.N	Согласовано			

Инв. N подл.	Подп. и дата	Взам. инв.N	Согласовано			

- | | | | | | | |
|--------------|--------------|-------------|-------------|--|--|--|
| Инв. N подл. | Подп. и дата | Взам. инв.N | Согласовано | | | |
| | | | | | | |
| | | | | | | |

Инв. N подл.	Подп. и дата	Взам. инв.N	Согласовано			

Схема расположения перемычек в уровне 1 этажа



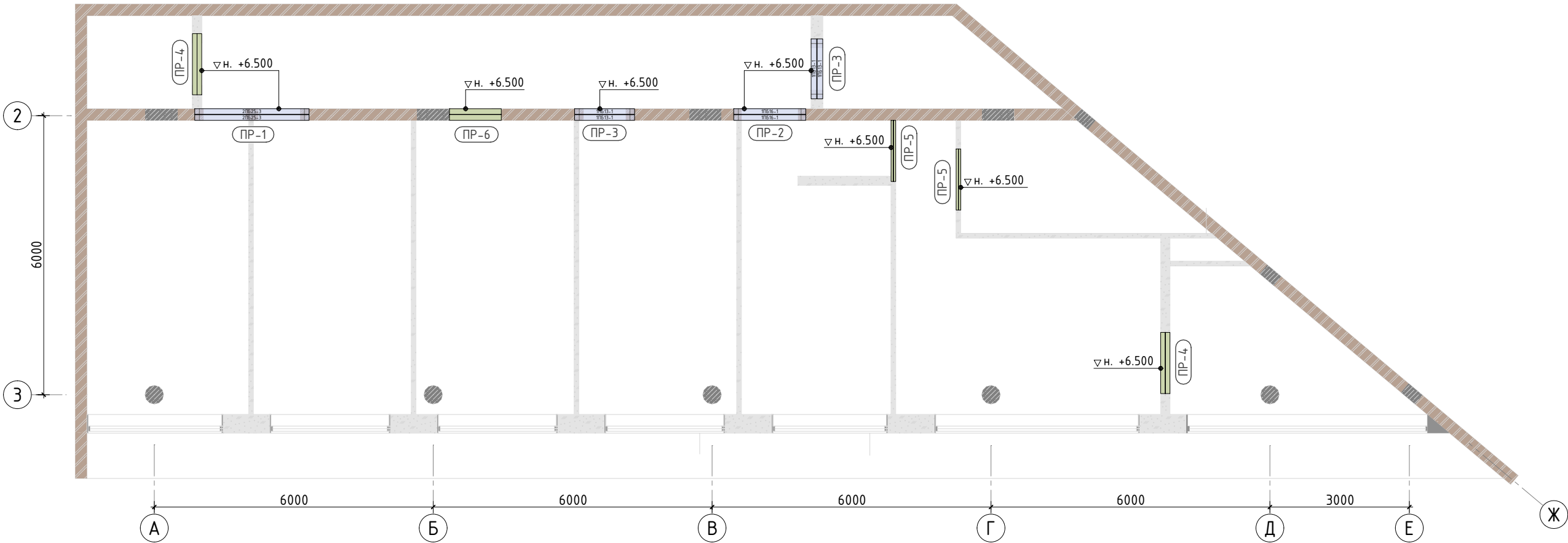
Спецификация к ведомости перемычек

Поз.	Обозначение	Наименование	Кол.	Масса ед., кг	Приме- чание
<u>Железобетонные элементы</u>					
1	1.038.1-1 вып. 4	Перемычка 1ПБ 13-1	6	25	проём до 1090мм
2	1.038.1-1 вып. 4	Перемычка 1ПБ 16-1	2	30	проём до 1350мм
3	1.038.1-1 вып. 4	Перемычка 2ПБ 25-3	2	103	проём до 2260мм
<u>Металлические элементы</u>					
У1	ГОСТ 8509-93	Уголок 75х5 ГОСТ 8509-93 С245 ГОСТ 27772-88*	п.м.	17.3	5.8 200мм на опоре
У2	ГОСТ 8509-93	Уголок 50х5 ГОСТ 8509-93 С245 ГОСТ 27772-88*	п.м.	11.4	3.77 200мм на опоре

1. Общие указания см. листы АС-1..4.
2. Ведомость перемычек см. лист АС-57.
3. Ведомость расхода основных материалов см. лист АС-63.

						361-20/К				АС		
						Индивидуальный жилой дом						
Изм.	К.уч.	Лист	N док.	Подпись	Дата							
Гл. констр.						Заказчик:				стадия	лист	листов
ГИП										РД	58	-
Разраб.						Схема расположения перемычек в уровне 1 этажа				СТМК Tel.: +7 (499) 322-08-30 www.stmk.pro		
Проверил												
Н.контр.												

Схема расположения перемычек в уровне 2 этажа

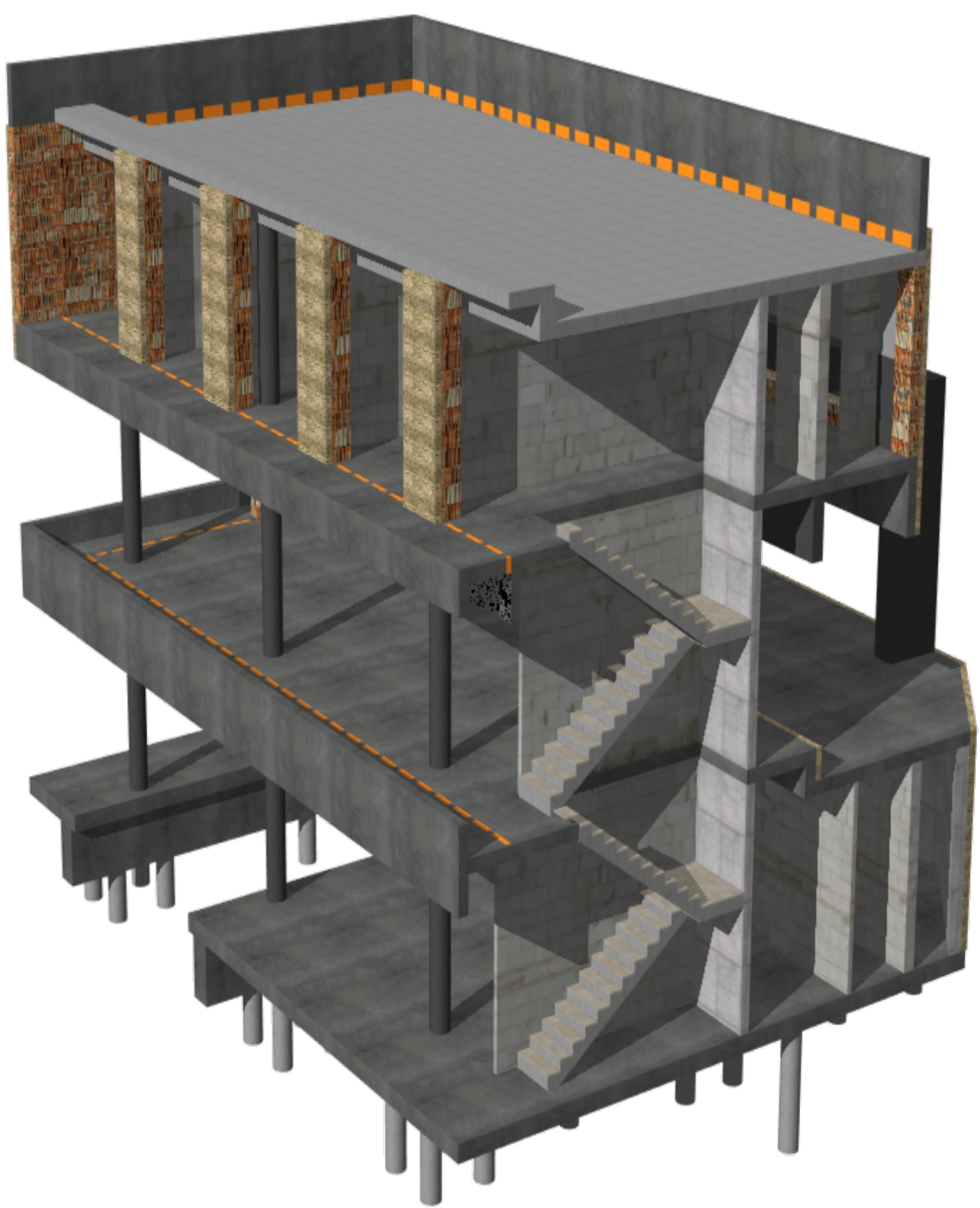
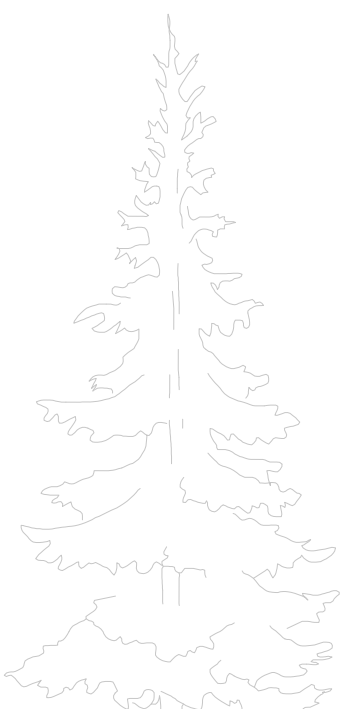
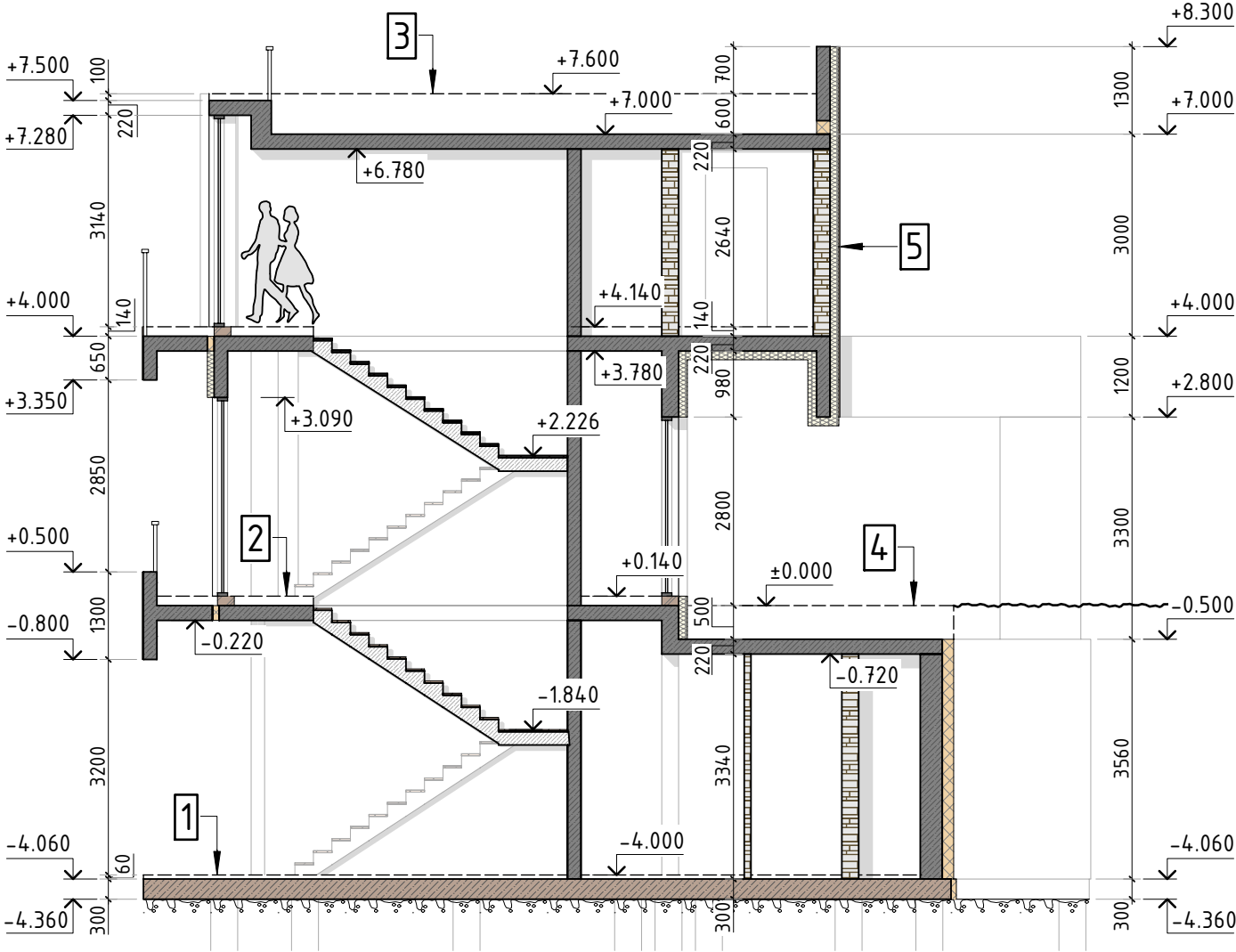


Согласовано		Взам. инв.Н	Подп. и дата	Инв. N подл.

- 1. Общие указания см. листы АС-1..4.
- 2. Спецификация к ведомости перемычек см. лист АС-58.
- 3. Ведомость перемычек см. лист АС-57.
- 4. Ведомость расхода основных материалов см. лист АС-63.

						361-20/К			АС			
						Индивидуальный жилой дом						
Изм.	К.уч.	Лист	N док	Подпись	Дата	Заказчик:			стадия	лист	листов	
Гл. констр.									РД	59	-	
ГИП												
Разраб.												
Проверил												
						Схема расположения перемычек в уровне 2 этажа			СТМК Tel.: +7 (499) 322-08-30 www.stmk.pro			
Н.контр.												

Разрез по зданию 1-1



Состав №1:

- Натуральный камень -20мм
- Цементно-песчаная стяжка -40мм
- Гидроизоляция
- Фундаментная плита -300мм
- Песчано-щебеночная подготовка

Состав №3:

- Балласт мраморная крошка -50мм
- Геотекстиль
- ПВХ мембрана LogigRoof
- Стеклохолст
- Утеплитель ЭППС -150...550мм
- Пароизоляция -220мм
- Плита покрытия

Состав №2:

- Керамогранит -20мм
- Цементно-песчаная стяжка -40мм
- Утеплитель ЭППС -50мм
- Плита перекрытия -220мм

Состав №5:

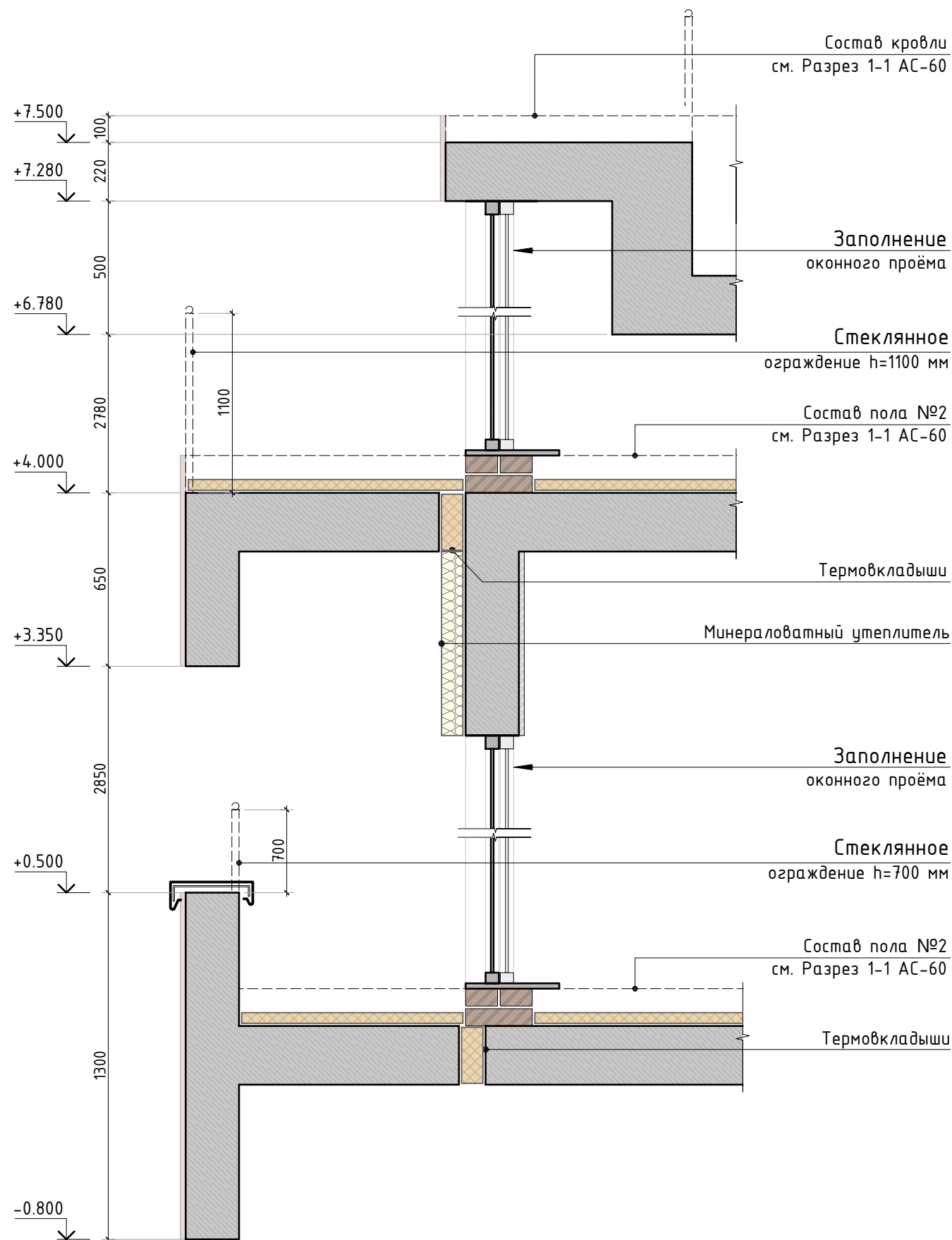
- Декоративная фасадная штукатурка -130мм
- Минераловатный утеплитель -250мм
- Газобетонные блоки

1. Общие указания см. листы АС-1..4. Разрез замаркирован на листе АС-54.
2. Конструкцию пола 4 уточнить дополнительно. Конструкцию кровли №3 уточнить дополнительно.
3. Ведомость расхода основных материалов см. лист АС-63.

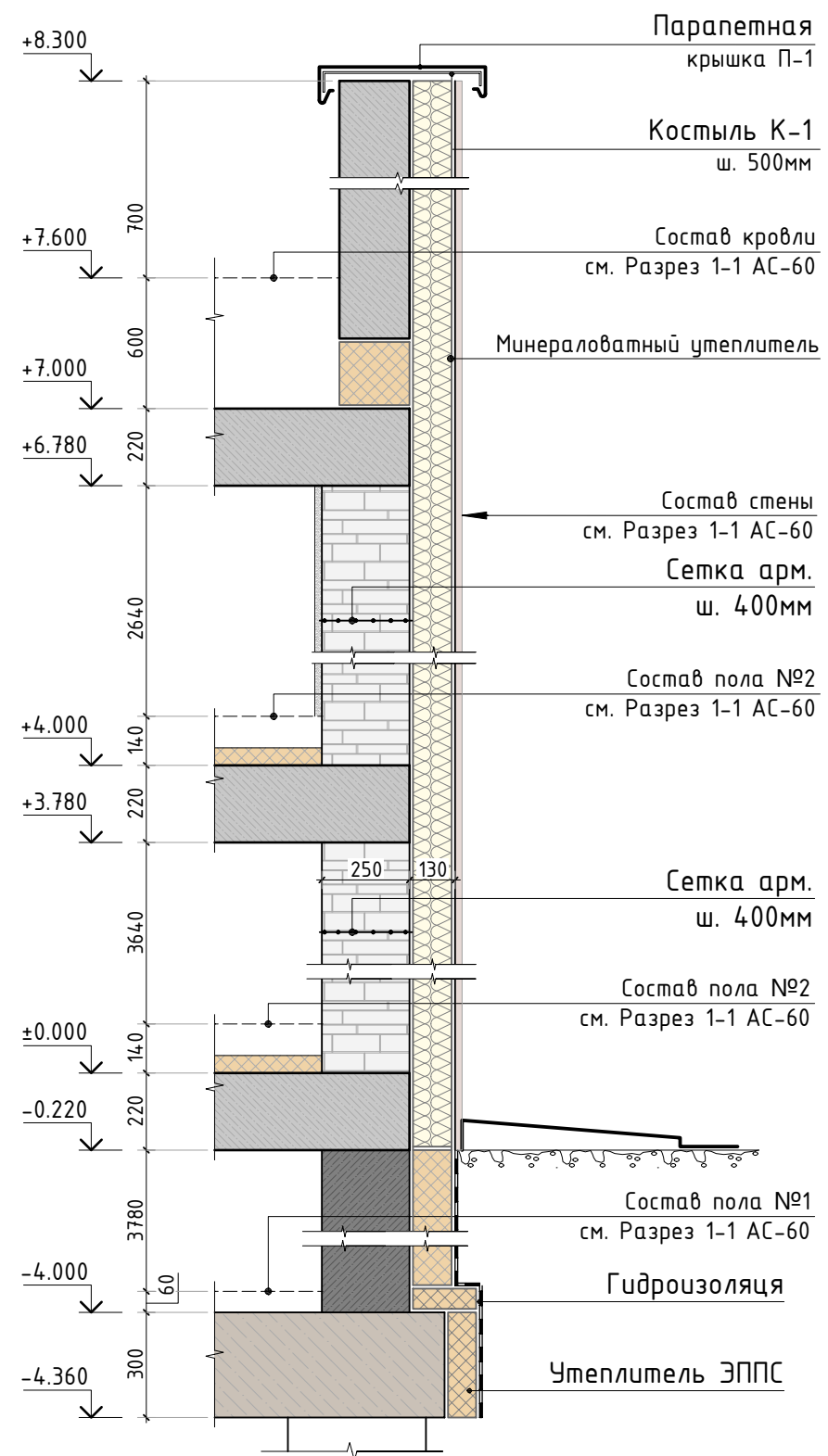
Согласовано					
Взам. инв.Н					
Подп. и дата					
Инв. N подл.					

						361-20/К			АС			
						Индивидуальный жилой дом						
Изм.	К.уч.	Лист	N док	Подпись	Дата				стадия	лист	листов	
Гл. констр.									РД	60	-	
ГИП												
Разраб.						Заказчик:						
Проверил									СТМК Tel.: +7 (499) 322-08-30 www.stmk.pro			
						Разрез по зданию 1-1						
Н.контр.												

Сечение по стене
(в зоне балкона)

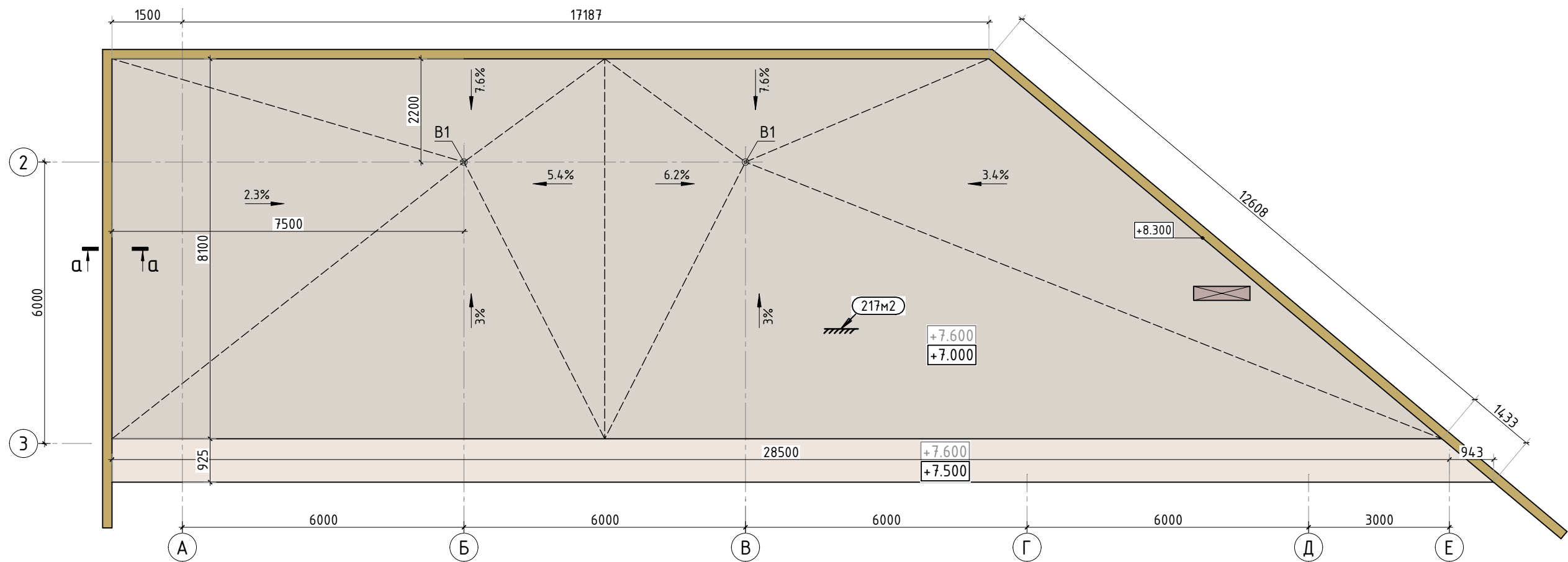


Сечение по стене (общий случай)

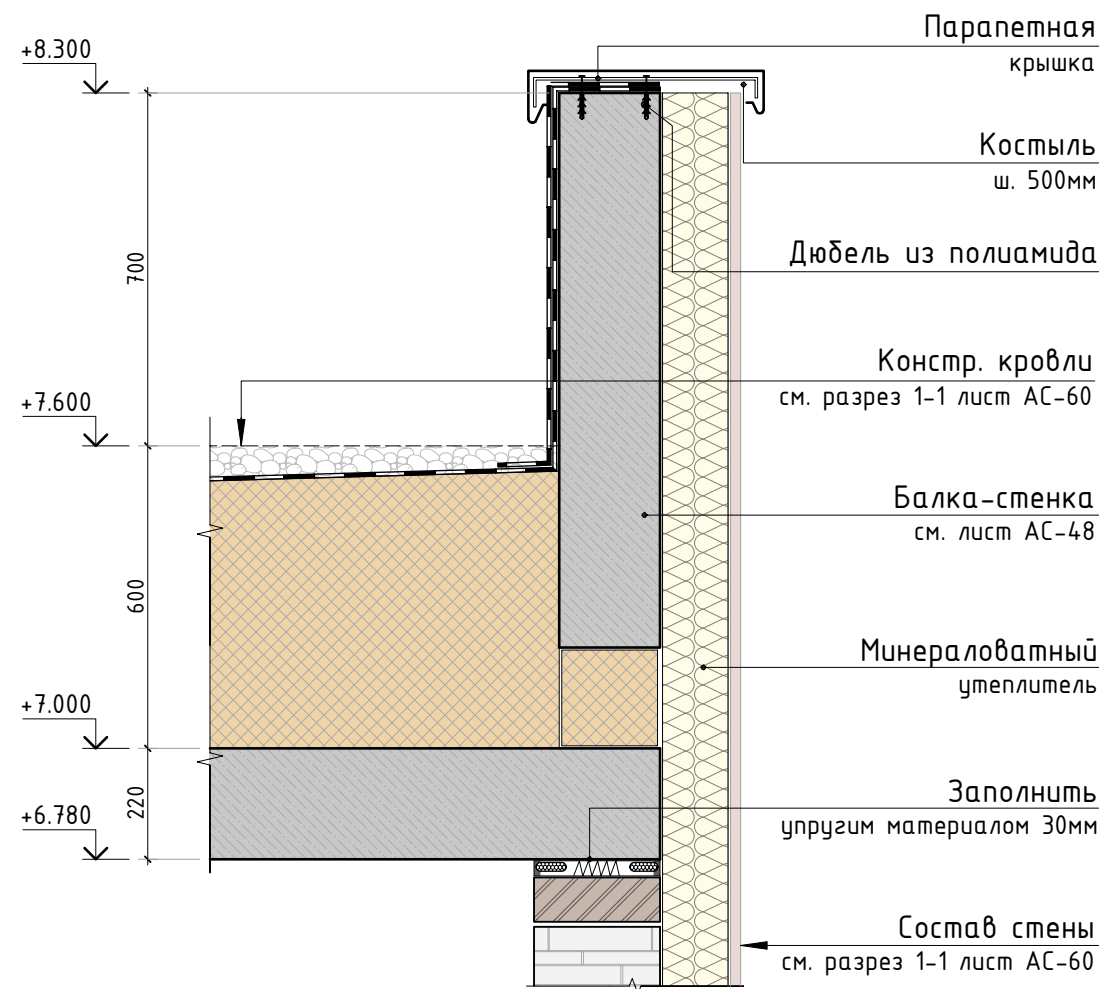


						361-20/К			АС					
						Индивидуальный жилой дом								
Изм.	К.уч.	Лист	№ док	Подпись	Дата				этадия	лист	листов			
Гл. констр.						Заказчик:								
ГИП									РД	61	-			
Разраб.														
Проверил						Сечения по стенам			СТМК Tel.: +7 (499) 322-08-30 www.stmk.pro					
Н.контр.														

План кровли



Сечение по кровле а-а



- 1. Общие указания см. листы АС-1..4.
- 2. Конструкцию кровли уточнить дополнительно.
- 3. Ведомость расхода основных материалов см. лист АС-63.

						361-20/К			АС			
						Индивидуальный жилой дом						
Изм.	К.уч.	Лист	N док	Подпись	Дата				стадия	лист	листов	
Гл. констр.									РД	62	-	
ГИП												
Разраб.						Заказчик:						
Проверил									СТМК Tel.: +7 (499) 322-08-30 www.stmk.pro			
						План кровли						
Н.контр.												

Ведомость расхода основных материалов

Поз.	Обозначение	Наименование	Кол.	Масса ед., кг	Приме- чание
		<u>Ж.б. конструкции (монолит.)</u>	486	2400	
	ГОСТ 26633-2015	Бетон тяжелый В25 F150 w12 м3	98.1	2400	сваи Сб-1, 2, 3
	ГОСТ 26633-2015	Бетон тяжелый В25 F150 w12 м3	92.5	2400	плита фунда.
	ГОСТ 26633-2015	Бетон тяжелый В25 F150 w12 м3	41.8	2400	вертик. цок. этажа
	ГОСТ 26633-2015	Бетон тяжелый В25 F150 w12 м3	79.4	2400	перекрытие цоколя
	ГОСТ 26633-2015	Бетон тяжелый В25 F150 w12 м3	13.8	2400	верт. 1 этажа
	ГОСТ 26633-2015	Бетон тяжелый В25 F150 w12 м3	80.5	2400	перекрытие 1 этажа
	ГОСТ 26633-2015	Бетон тяжелый В25 F150 w12 м3	11.4	2400	верт. 2 этажа
	ГОСТ 26633-2015	Бетон тяжелый В25 F150 w12 м3	64.6	2400	плита покрытия
	ГОСТ 26633-2015	Бетон тяжелый В25 F150 w12 м3	3.9	2400	лестница Л-1
		<u>Материалы стен</u>			
	ГОСТ 530-2012	Газобетонный блок D500 t=100мм м3	21.5	500	перегородки t=100
	ГОСТ 530-2012	Газобетонный блок D500 t=200мм м3	9.3	500	перегородки t=200
	ГОСТ 530-2012	Газобетонный блок D500 t=250мм м3	15.7	500	перегородки t=250
	ГОСТ 530-2012	Газобетонный блок D500 t=250мм м3	46.1	500	наружные стены
	ГОСТ 530-2012	Газобетонный блок D500 t=400мм м3	7.9	500	наружные стены
	ГОСТ 9573-2012	Минераловатный утеплитель м3	48	35	утепление стен
	ТУ 5767-006-54349294-2014	Пеноплэкс Фундамент ®	17.9	34	утепление стен цоколя
	ТУ 5767-006-54349294-2014	Пеноплэкс Комфорт ®	2.3	34	термовклад.
		<u>Материалы кровли</u>			
		Кровельные материалы 1 сл. м2	217	-	
	ТУ 5767-006-54349294-2014	Пенополистерол Carbon Prof м3	65.1	35	t=150-550 мм уточнить доп.

Согласовано

Взам. инв.Н

Подп. и дата

Инв. N подл.

361-20/К

АС

Индивидуальный жилой дом

Изм.К.уч.ЛистN докПодписьДата

Гл. констр.

ГИП

Разраб.

Проверил

Н.контр.

Заказчик:

Ведомость расхода основных материалов

стадия

лист

листов

РД

63

-

СТМК

Tel.: +7 (499) 322-08-30

www.stmk.pro