

Схема нижнего армирования на отм. +3,640, +4,240

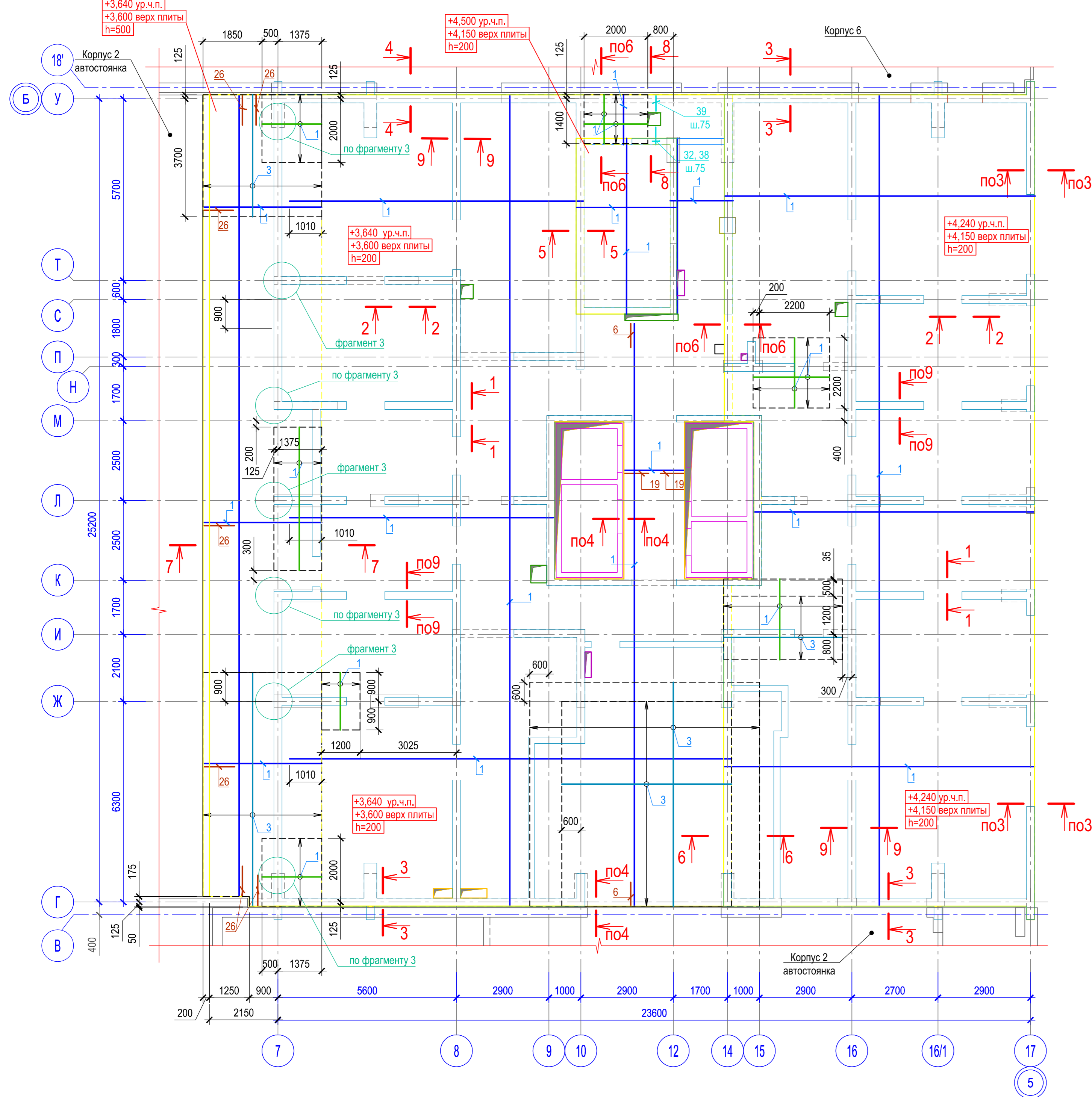
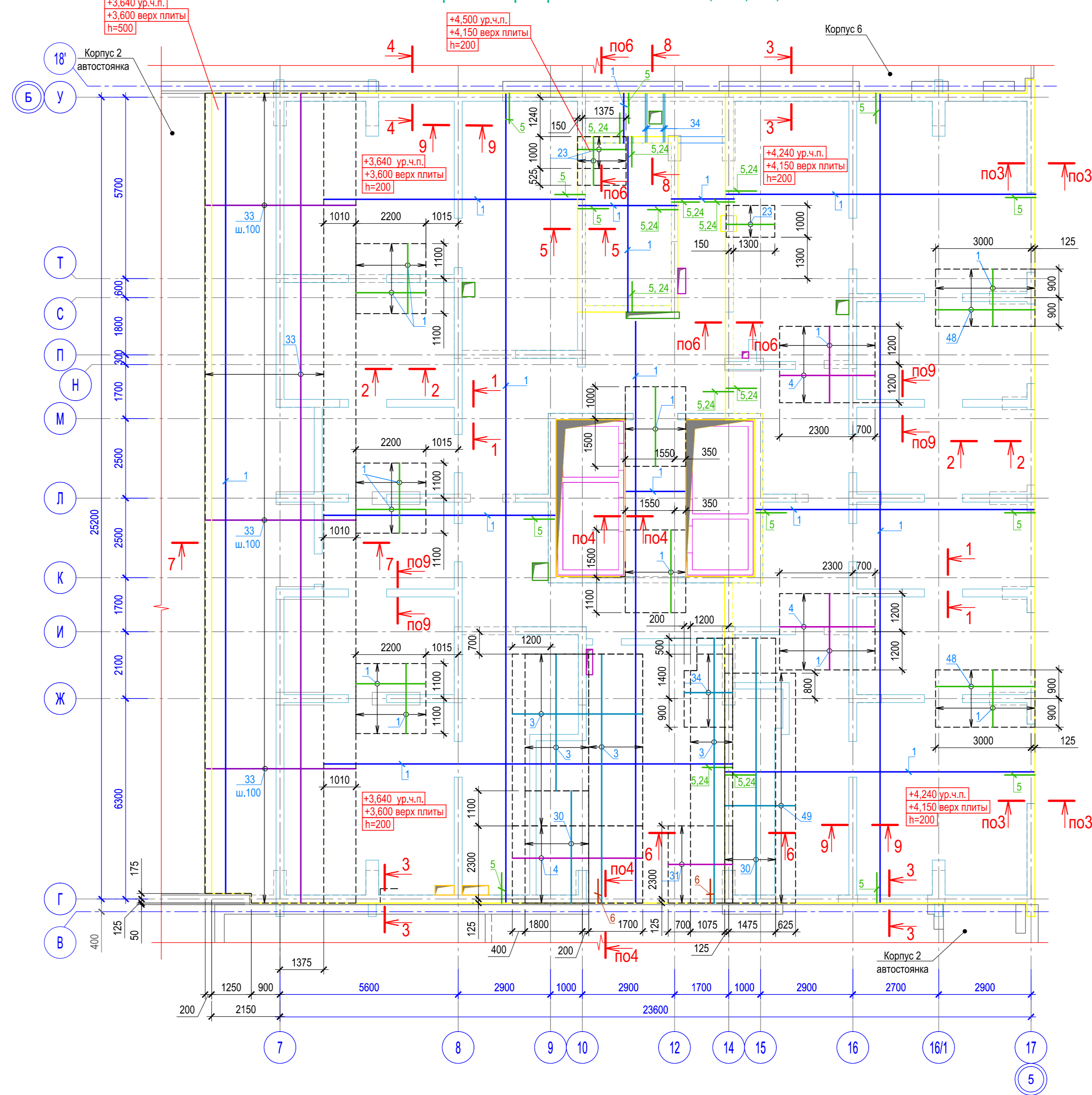


Схема верхнего армирования на отм. +3,640, +4,240



Ведомость деталей

Поз.	Эскиз
5	
6	
7	
8	
9	
10	
19	
23	
24	
25	
26	
27	
30	
31	
32	
34	
38	
39	
48	
49	

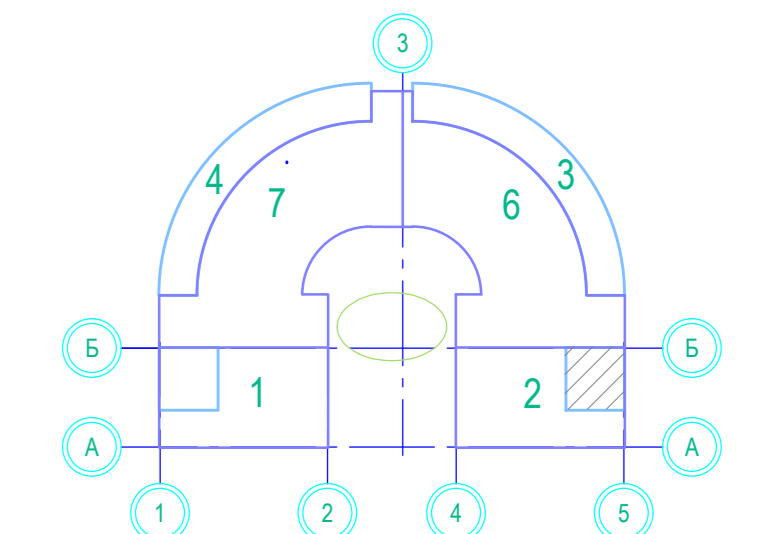
Размеры пугих стержней указаны по наружным, а хомутов и шпилек по внутренним граням. Дюбелек на один шаг 90 мм при диаметре хомута Ø12 мм

Спецификация плиты перекрытия на отм. +3,640, +4,240

Поз.	Обозначение	Наименование	Кол.	Масса ед.кг	Прим.
		Сборочные единицы			
КР3	6/2012-305-КЖ1 И-009 Изм.1	Каркас КР3	98	3.46	
		Детали			
1	ГОСТ Р 52544-2006	Ø 12 A500C L= пог.м.	13432	0.69	
3	ГОСТ Р 52544-2006	Ø 16 A500C L= пог.м.	1024	1.58	
4	ГОСТ Р 52544-2006	Ø 20 A500C L= пог.м.	132	2.47	
5*	ГОСТ Р 52544-2006	Ø 12 A500C L= 1590	712	1.41	
6*	ГОСТ Р 52544-2006	Ø 12 A500C L= 1135	82	1.01	
7*	ГОСТ 5781-82	Ø 8 A400 L= 710	560	0.28	
8*	ГОСТ 5781-82	Ø 8 A240 L= 265	896	0.10	
9*	ГОСТ 5781-82	Ø 8 A400 L= 1400	90	0.55	
10*	ГОСТ 5781-82	Ø 8 A240 L= 550	144	0.22	
19	ГОСТ Р 52544-2006	Ø 12 A500C L= 2135	50	1.90	
23*	ГОСТ Р 52544-2006	Ø 12 A500C L= 1860	18	1.65	
24*	ГОСТ Р 52544-2006	Ø 12 A500C L= 3085	233	2.74	
25*	ГОСТ Р 52544-2006	Ø 12 A500C L= 2835	127	2.52	
26*	ГОСТ Р 52544-2006	Ø 12 A500C L= 1435	328	1.27	
27*	ГОСТ Р 52544-2006	Ø 12 A500C L= 1365	168	1.21	
30*	ГОСТ Р 52544-2006	Ø 16 A500C L= 3990	19	6.30	
31*	ГОСТ Р 52544-2006	Ø 20 A500C L= 2610	13	6.44	
32*	ГОСТ 5781-82	Ø 12 A240 L= 1410	6	1.25	
33	ГОСТ Р 52544-2006	Ø 25 A500C L= пог.м.	1766	3.85	
34*	ГОСТ Р 52544-2006	Ø 16 A500C L= 1990	16	3.14	
38*	ГОСТ 5781-82	Ø 12 A240 L= 1720	6	1.53	
39*	ГОСТ 5781-82	Ø 12 A240 L= 1340	6	1.19	
48*	ГОСТ Р 52544-2006	Ø 12 A500C L= 3480	20	3.09	
49*	ГОСТ Р 52544-2006	Ø 16 A500C L= 2690	37	4.24	
		Материалы			
		Бетон класса В30, F75	157	м³	

Позиции со знаком * см. ведомость деталей

- Общие указания см. лист 1-2 "Общие данные".
- Схему плиты перекрытия см. лист 2-8. Фрагмент 3, разрезы 1-1...9-9 см. лист 2-10. Схему расположения выпусков из плиты перекрытия см. лист 2-11. Деталь стыка внахлестку горизонтальной арматуры см. л. 2-6. Данный лист см. совместно с армированием стен на отметках -0,550, +0,400 и на отметках +3,640, +4,240.
- Монолитные работы выполнять в соответствии СП 70.13330.2012 и разработанным ППР. В случае выполнения работ в зимнее время - следовать требованиям СП 70.13330.2012 и ППР для бетонирования в зимний период.
- Защитный слой рабочей арматуры принять 50 мм. от края стержня до границы бетона для нижнего ковра, 25 мм от края стержня до границы бетона для верхнего ковра. Торцы стержней арматуры должны иметь защитный слой 20мм.
- Ведомость расхода стали дана с учётом стыков.
- Отверстия от 300 мм обarmить согласно узлу обarmления отверстий см. лист 2-7.
- Надпорную арматуру не стыковать над опорами, пролётную не стыковать в середине пролёта.
- Стержни в зоне усиления располагать между основным ковром.
- Позиции 5, 23, 30, 31, 34, 48, 49 установить при выполнении стен. Шаг арматуры 200мм., кроме оговоренного шага.

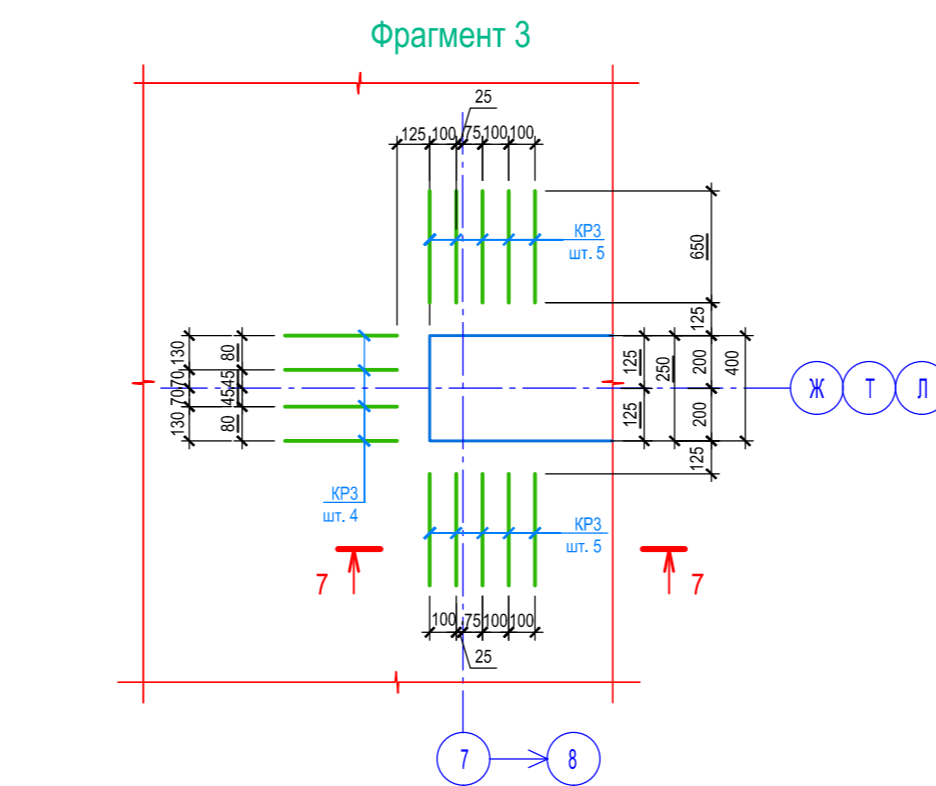
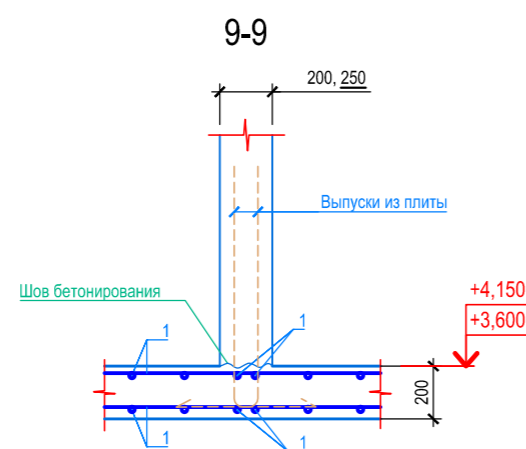
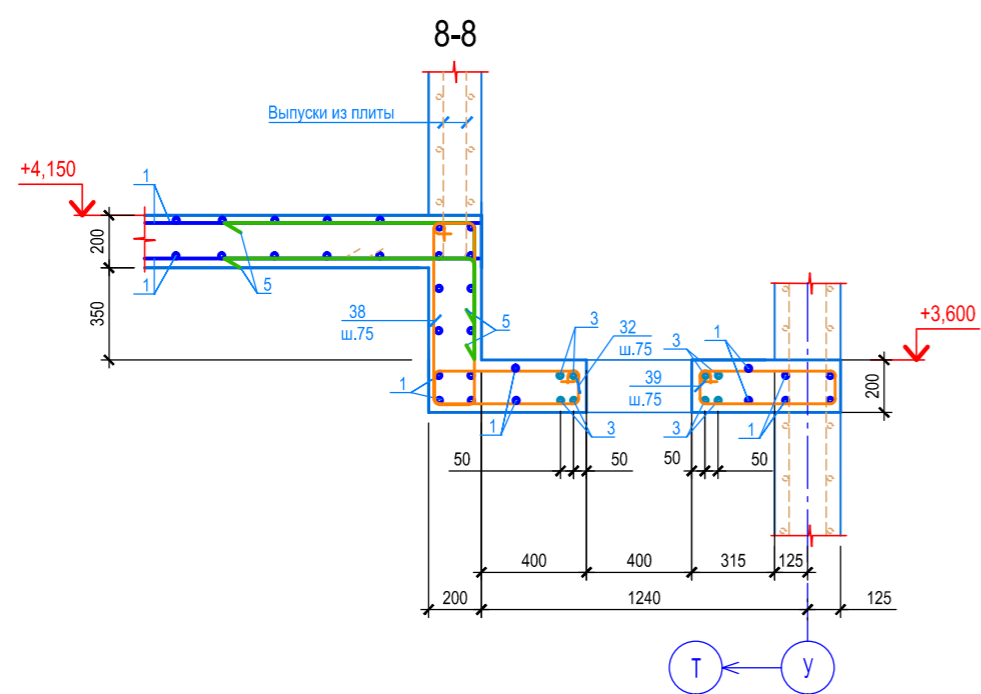
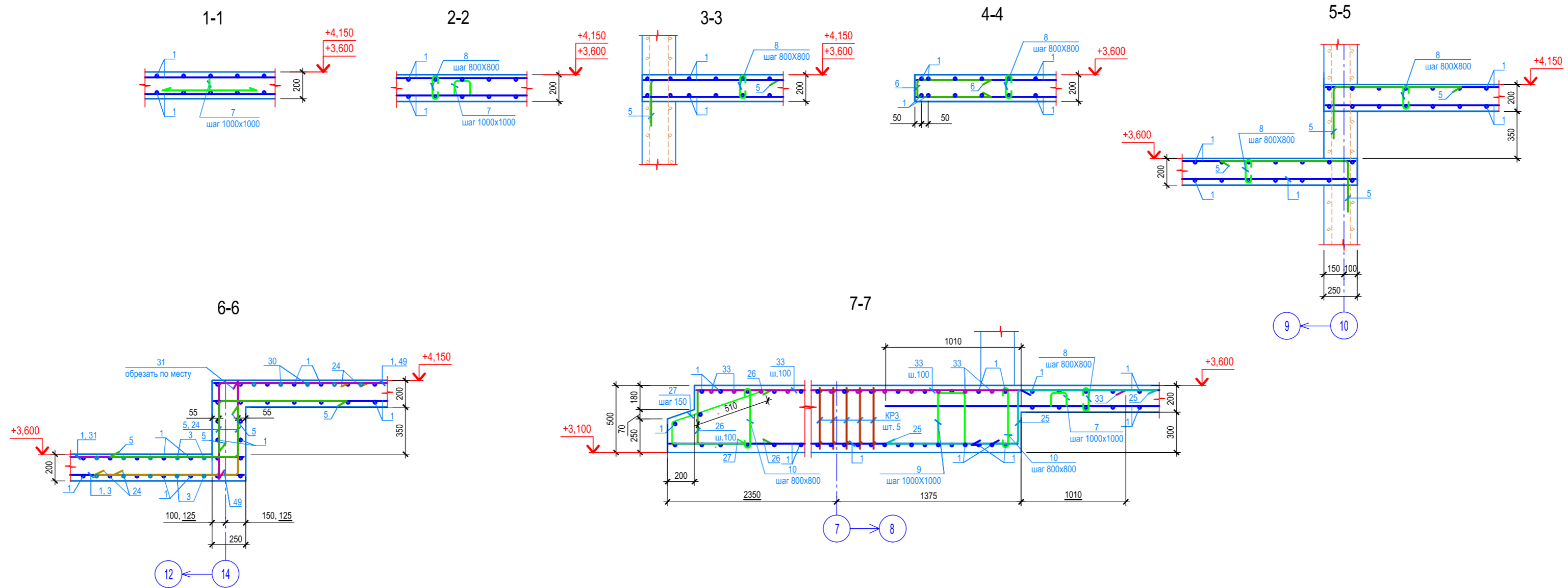


Ведомость расхода стали плиты перекрытия на отм. +3,640, +4,240, кг

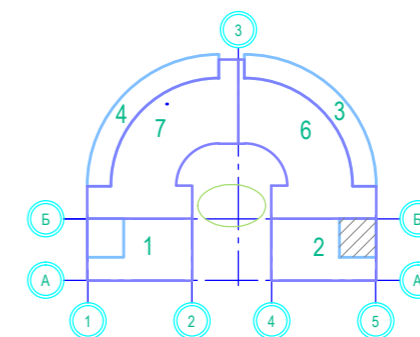
Марка элемента	Арматурные изделия										
	Арматура класса A240		Арматура класса A400		Арматура класса A500C						
	ГОСТ 5781-82		ГОСТ 5781-82		ГОСТ Р 52544-2006						
	Ø8	Ø12	Итого	Ø8	Итого	Ø12	Ø16	Ø20	Ø25	Итого	Всего
Плита перекрытия	121	24	145	257	257	15094	1945	410	6799	24248	24650

6/2012-305-2-ЮК1										
Многоквартирный дом со встроенно-пристроенными помещениями и встроенно-пристроенными подземными автостоянками по адресу: Санкт-Петербург, Пригородный, участок 305 (Каменка)										
Изм.	Кол.ч.	Лист	№ док.	Подпись	Дата	Корпус 2		Стация	Лист	Листов
Разработал		Мальшев			31.08.17			P	2-9	
Гл. констр.	Схемы армирования плиты перекрытия на отм. +3,640, +4,240.									
Н. констр.										
ГИП										

C:\Users\User\Desktop\По отправку\Пригородный 4\Корпус 2 (Схема армирования плиты на отметках +3,640 и +4,240).dwg



1. Общие указания см. лист 1-2 "Общие данные".
2. Схему плиты перекрытия см. лист 2-8. Схемы армирования плиты перекрытия см. лист 2-9. Спецификацию, ведомость расхода стали и деталей см. лист 2-9. Схему расположения выпусков из плиты перекрытия см. лист 2-11. Деталь стыка внахлестку горизонтальной арматуры см. л. 2-6. Данный лист см. совместно с армированием стен на отметках -0,550, +0,400 и на отметках +3,640, +4,240.
3. Монолитные работы выполнять в соответствии СП 70.13330.2012 и разработанным ППР. В случае выполнения работ в зимнее время - следовать требованиям СП 70.13330.2012 и ППР для бетонирования в зимний период.
4. Защитный слой рабочей арматуры принять 50 мм. от края стержня до границы бетона для нижнего ковра, 25 мм от края стержня до границы бетона для верхнего ковра; Торцы стержней арматуры должны иметь защитный слой 20мм.
5. Ведомость расхода стали дана с учётом стыков.
6. Отверстия от 300 мм обarmить согласно узлу обрамления отверстий см. лист 2-7.
7. Надопорную арматуру не стыковать над опорами, пролётную не стыковать в середине пролёта.
8. Стержни в зоне усиления располагать между основным ковром.
9. Позиции 5, 23, 30, 31, 34, 48, 49 установить при выполнении стен. Шаг арматуры 200мм., кроме оговоренного шага.



Составлено	
Проверено	
Утверждено	
Исполнено	
Дата	
Имя и Фамилия	
Подп. и Дата	
Взам. инв. №	
Инв. №	
Контр. оп.	
Генер. оп.	
Генер. оп.	

6/2012-305-2-КЖ1					
Многоквартирный дом со встроенно-пристроенными помещениями и встроенно-пристроенными подземными автостоянками по адресу: Санкт-Петербург, Пригородный, участок 305 (Каменка)					
Изм.	Колуч.	Лист	№ док.	Подпись	Дата
					24.08.17
Разработал	Мальшев				
Проверил					
Гл. констр.					
Н. контр.					
ГИП					
Корпус 2			Стадия	Лист	Листов
Плита перекрытия на отм. +3,640, +4,240.			Р	2-10	
Фрагмент 3. Разрезы 1-1...9-9					

Схема нижнего армирования

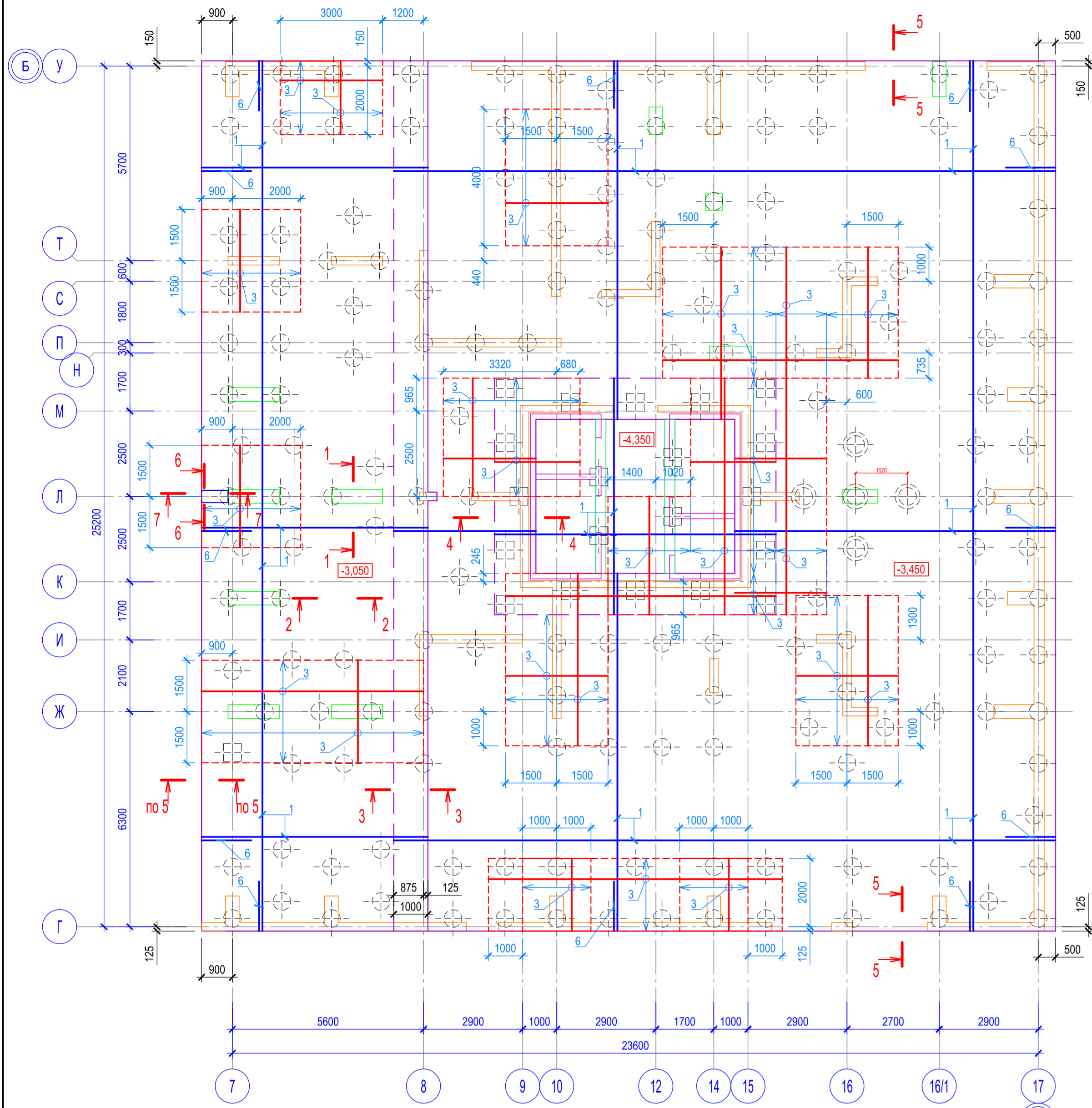
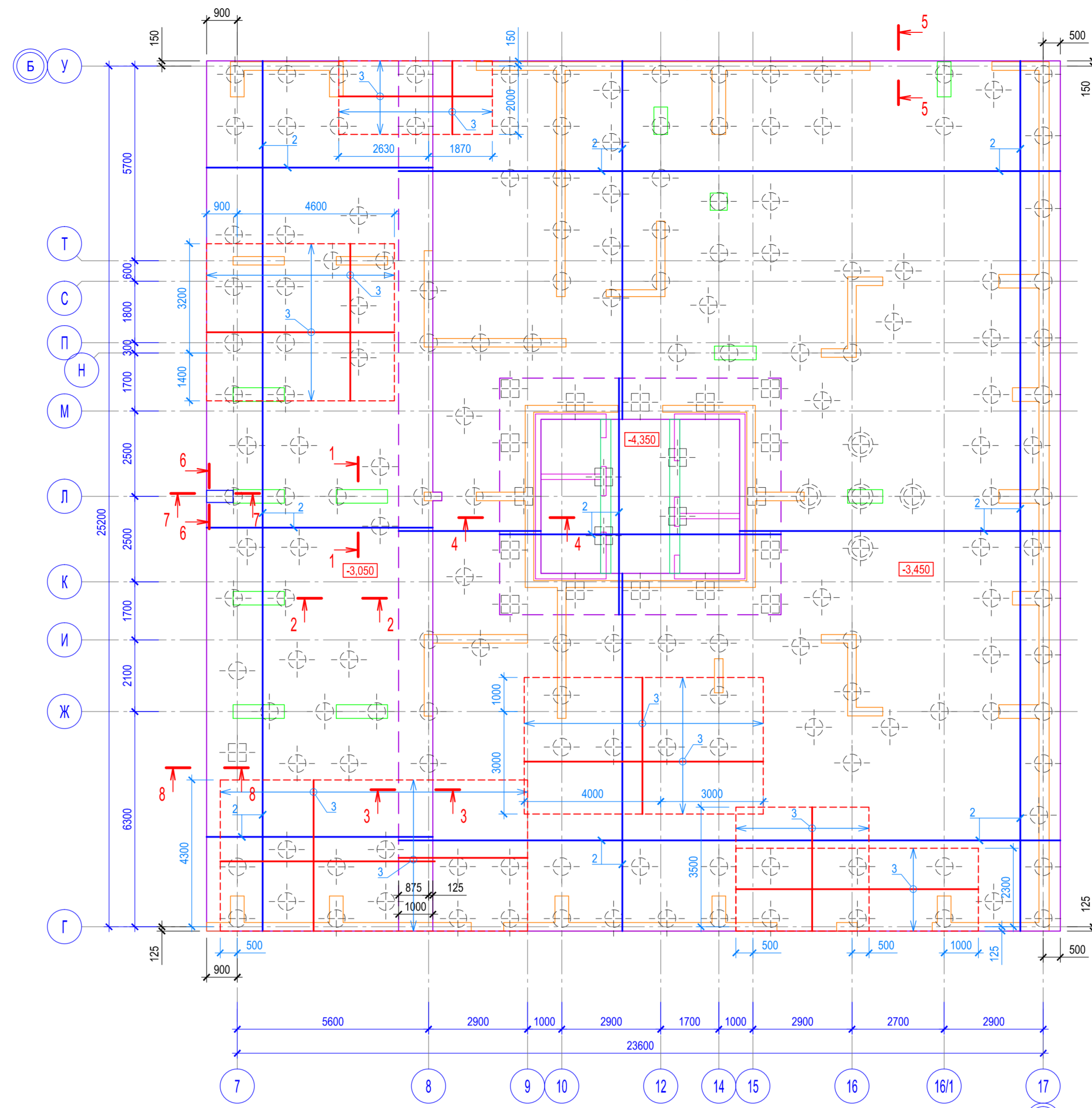


Схема верхнего армирования



Ведомость деталей

Поз.	Эскиз
5	
6	
7	
8	
9	
10	

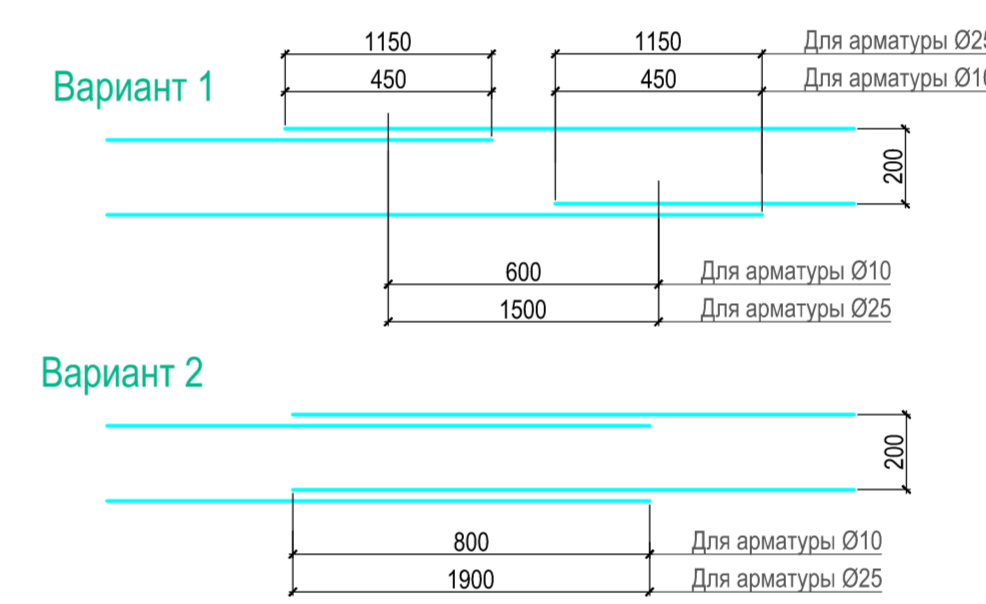
Размеры гнутых стержней указаны по наружным, а хомутов и шпилек по внутренним границам

Спецификация

Поз.	Обозначение	Наименование	Кол.	Масса, ед. кг	Прим.
Сборочные единицы					
КП1	6/2012-305-КЖ1 И-001	Каркас пространственный КП1	332	9.42	п.м.
Детали					
1	ГОСТ Р 52544-2006	Ø 25 А500С L=1000	6781	3.85	п.м.
2	ГОСТ Р 52544-2006	Ø 25 А500С L=1000	6781	3.85	п.м.
3	ГОСТ Р 52544-2006	Ø 25 А500С L=1000	2874	3.85	п.м.
4	ГОСТ Р 52544-2006	Ø 10 А500С L=1000	6755	0.62	п.м.
5*	ГОСТ 5781-82*	Ø 8 А240 L=1050	2573	0.41	
6*	ГОСТ Р 52544-2006	Ø 25 А500С L=3770	506	14.53	
7*	ГОСТ Р 52544-2006	Ø 25 А500С L=4170	256	16.07	
8*	ГОСТ Р 52544-2006	Ø 25 А500С L=4670	256	18.00	
9*	ГОСТ Р 52544-2006	Ø 25 А500С L=5070	9	19.54	
10*	ГОСТ Р 52544-2006	Ø 25 А500С L=2820	3	10.87	
Материалы					
		Бетон класса В30, F150, W8	681.3	м³	
		Подготовка из бетона класса В7.5	81.0	м³	

Позиции со знаком * см. ведомость деталей

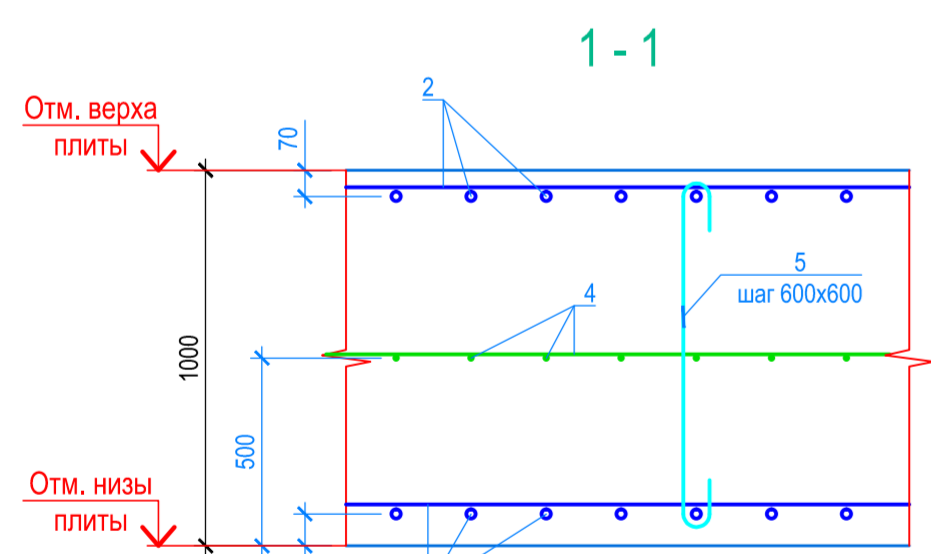
Деталь стыков внахлестку для горизонтальной арматуры



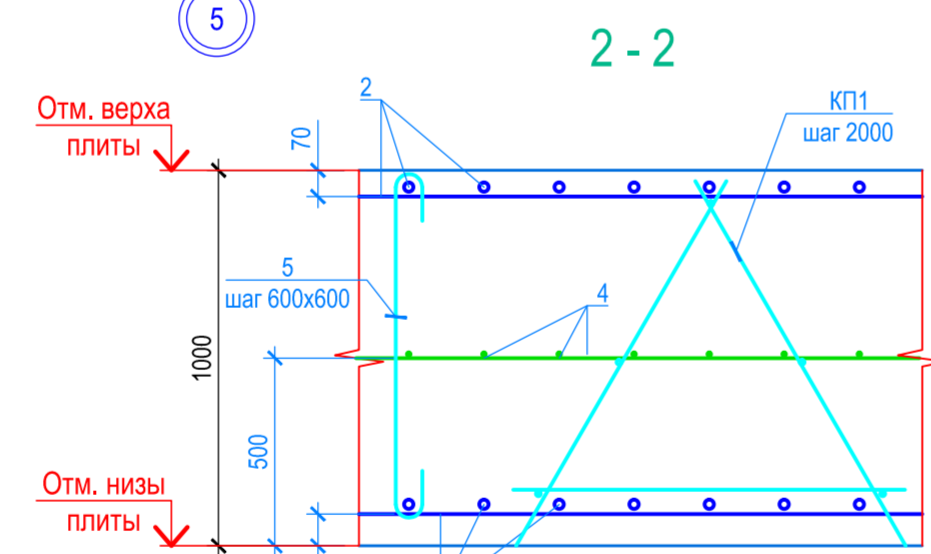
Ведомость расхода стали, кг

Марка элемента	Изделия арматурные						Всего
	Арматура класса						
	ГОСТ 5781-82*			ГОСТ Р 52544-2006			
	Ø8	Итого	Ø8	Ø10	Ø12	Ø25	Итого
Плита ростверка	1066	1066	292	4165	3220	79613	87290

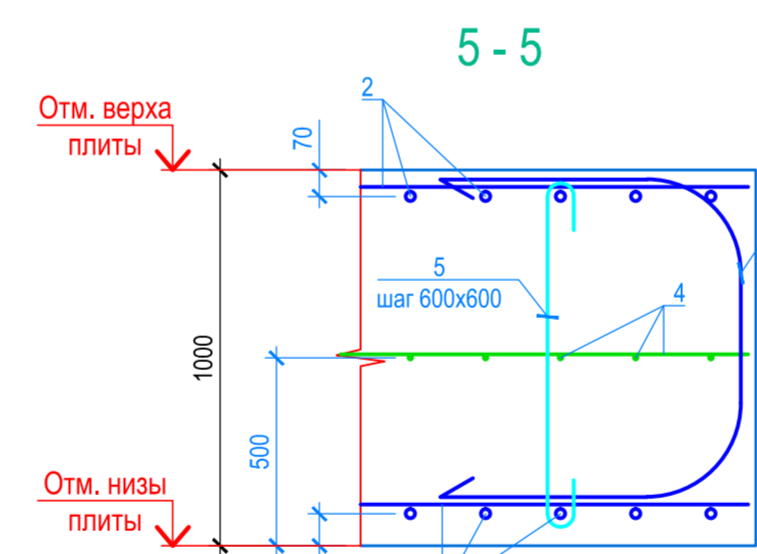
- Общие указания см. лист 1-2 "Общие данные".
- Схему плиты ростверка см. лист 2-1. Схему расположения выпусков см. лист 2-3.
- Шаг арматуры 200мм, кроме оговоренного.
- Защитный слой бетона для нижней арматуры не менее 70мм, для верхней - не менее 30мм. Защитный слой для вертикальной арматуры расположенной у наружной грани, соприкасающейся с грунтом не менее 40мм, расположенной у внутренней грани - не менее 40мм. Торцы стержней арматуры должны иметь защитный слой не менее 20мм.
- Поз. 6 установить по периметру плиты с шагом 200мм.
- Пространственные каркасы КП1 устанавливать вдоль цифровых осей с шагом 2000мм.
- Перед бетонированием плиты ростверка выполнить установку элементов молниезащиты по чертежам ООО «Элвис-Инжиниринг».



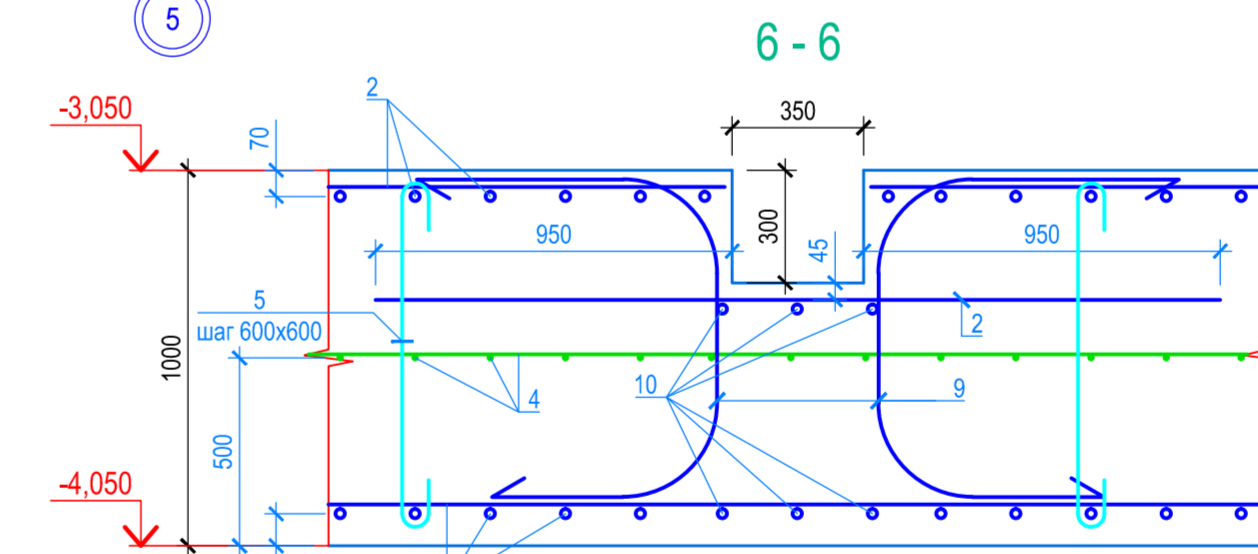
1-1



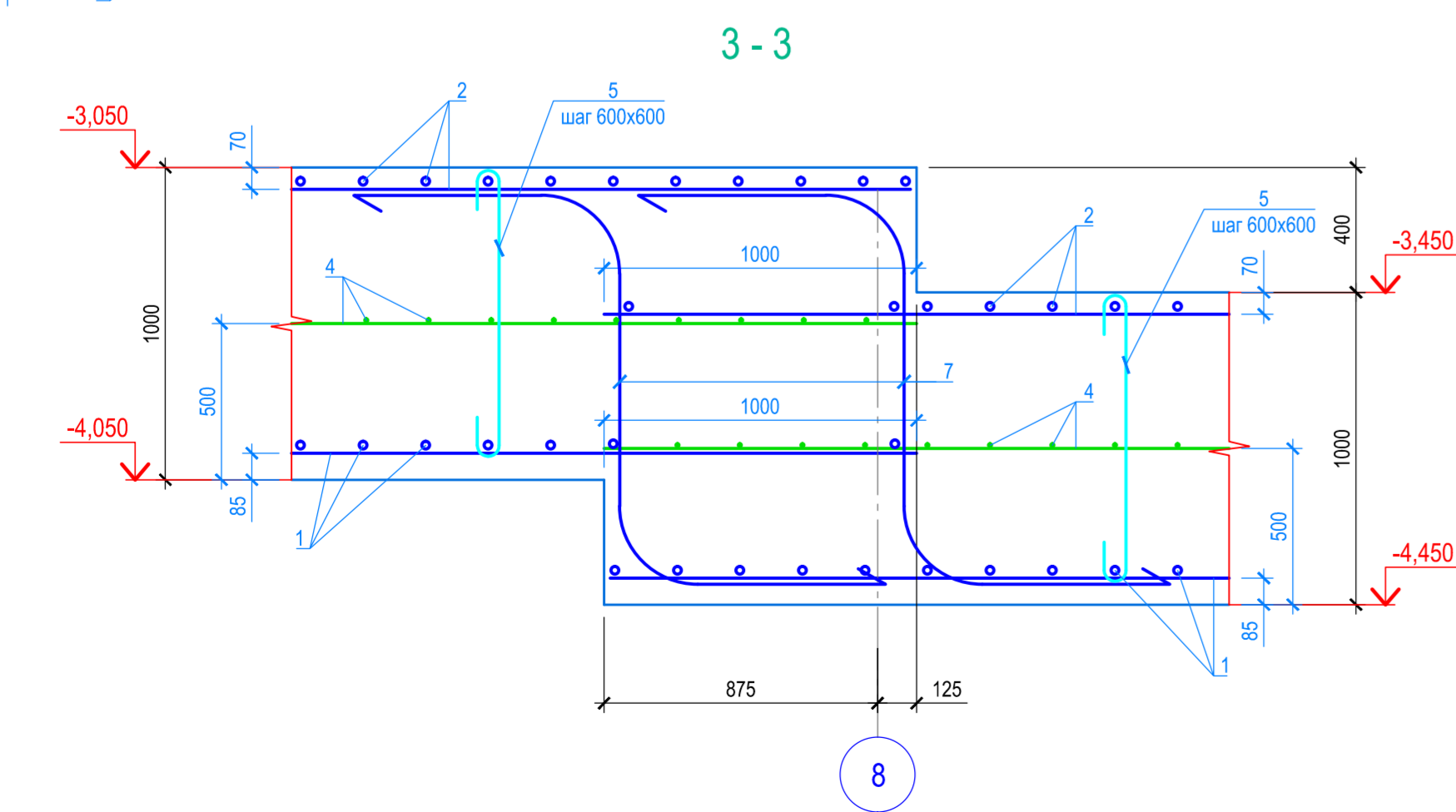
2-2



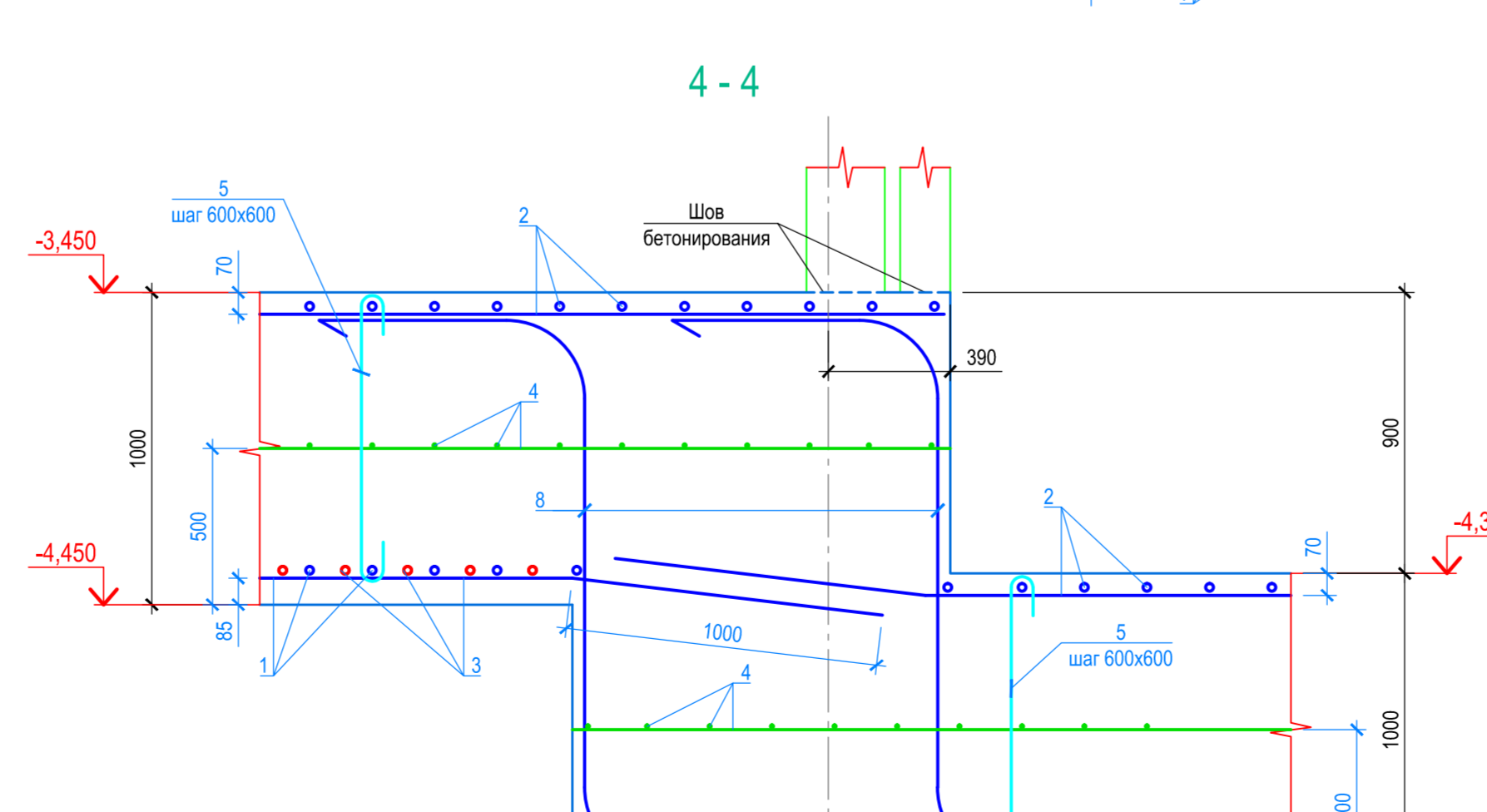
5-5



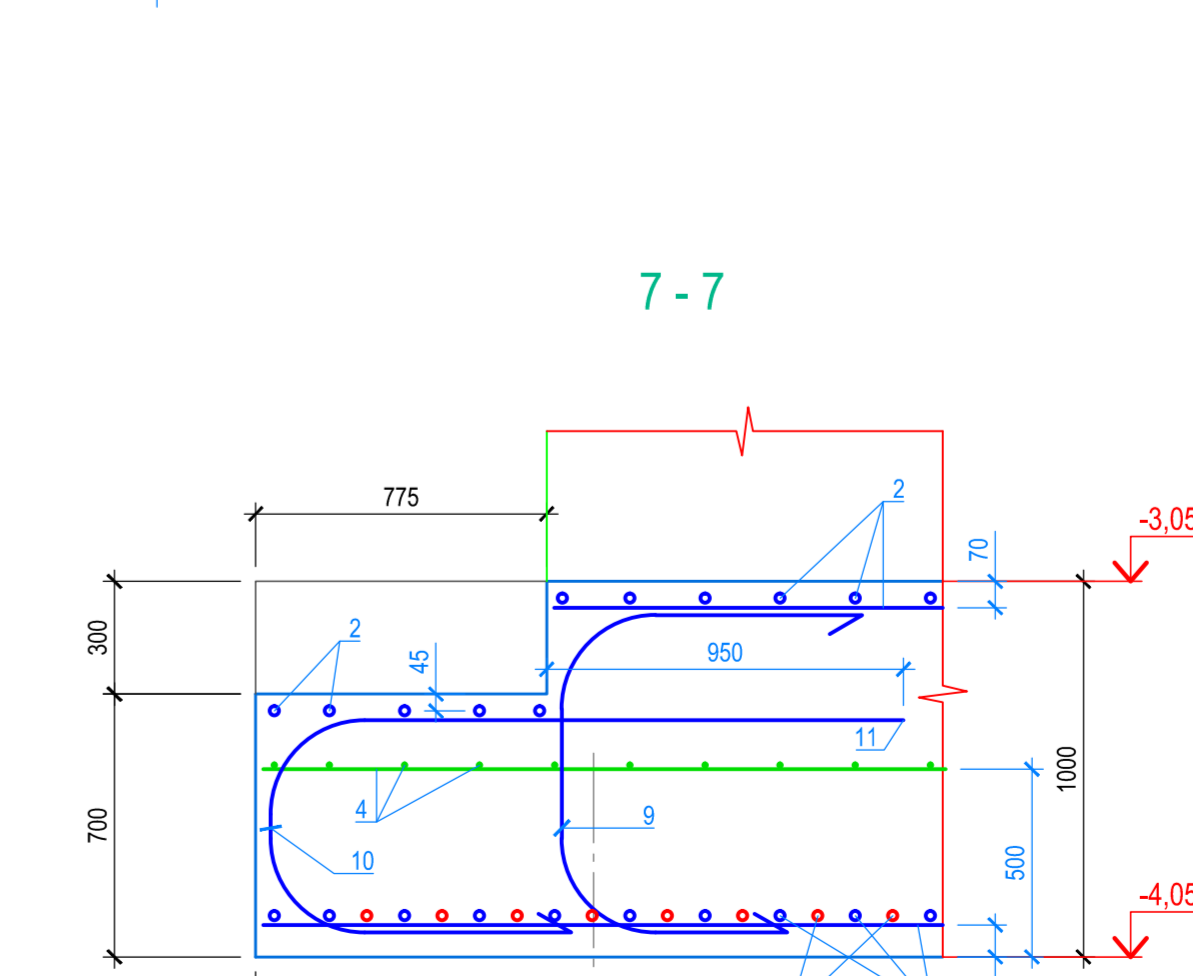
6-6



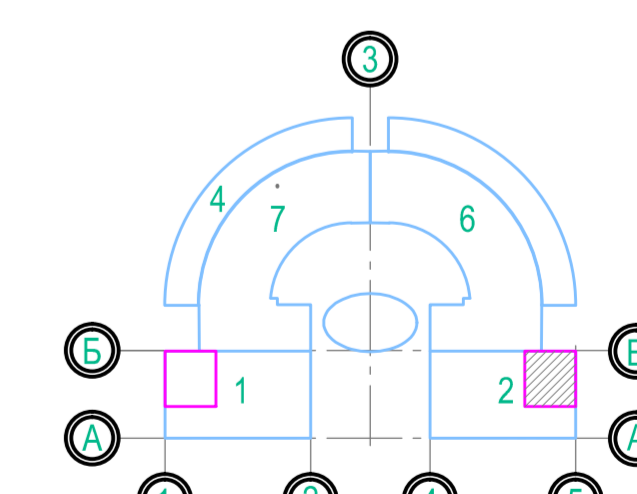
3-3



4-4



7-7

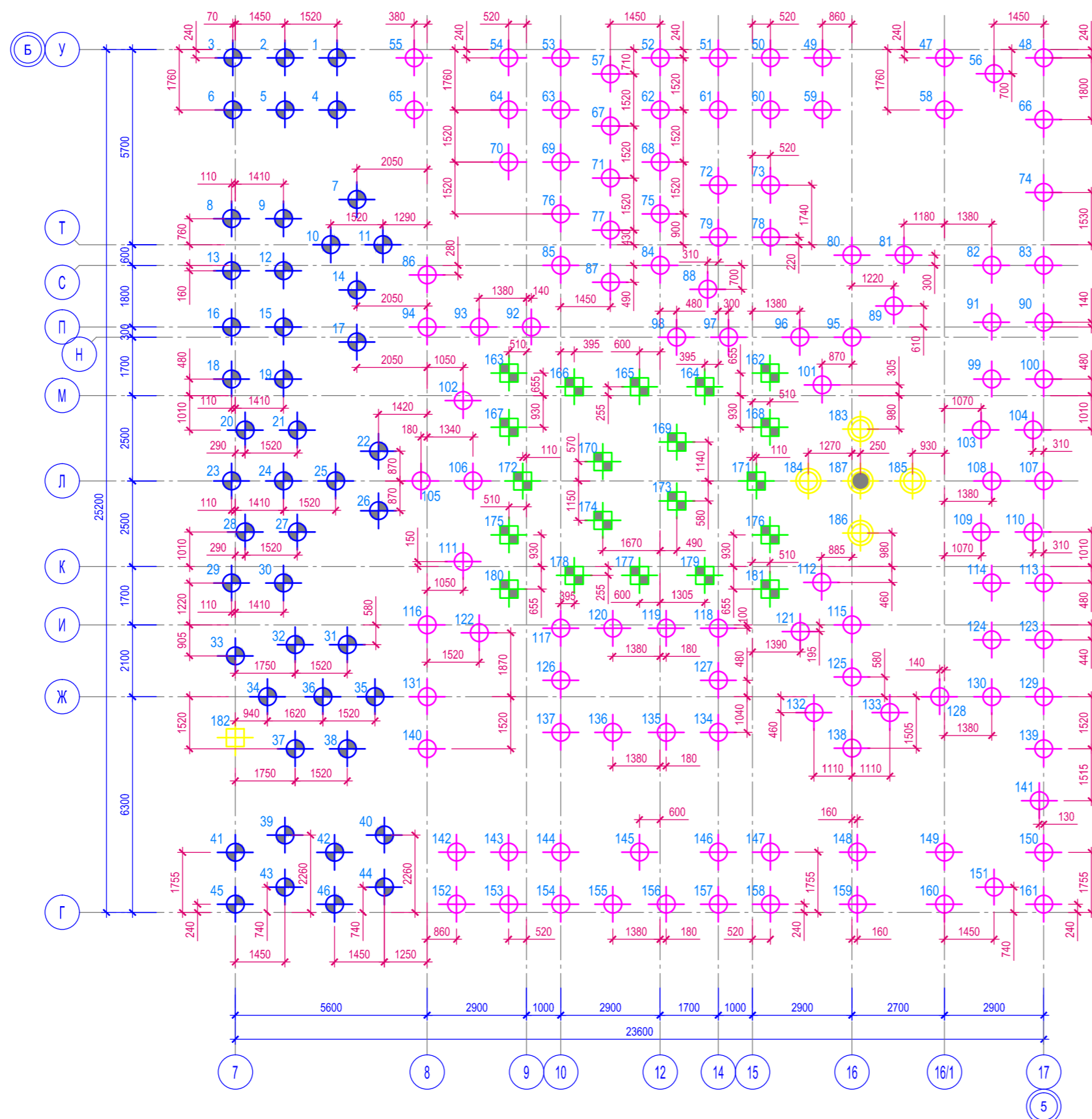


6/2012-305-2-КЖ1					
Многоквартирный дом со встроенно-пристроенными помещениями и встроенно-пристроенными подземными автостоянками по адресу: Санкт-Петербург, Пригородный, участок 305 (Каменка)					
Изм.	Кол.ч.	Лист	№ док.	Подпись	Дата
Разработал	Мальшев				
Проверил					
Гл. констр.					
Н. контр.					
ГИП					
Корпус 2				Студия	Лист
Схема армирования плиты ростверка				Р	2-2
Листов					

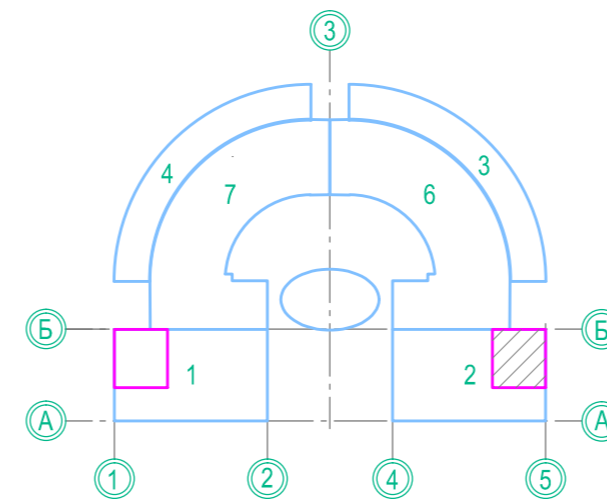
Спецификация к схеме расположения свай

Поз.	Обозначение	Наименование	Кол.	Масса ед., кг.	Примечания
1-46	6/2012-305-2-КЮ л. 4	Свая буронабивная БНС 52-1а	46		
47-161, 183-187	6/2012-305-2-КЮ л. 4	Свая буронабивная БНС 52-2а	120		
162-181	6/2012-305-2-КЮ л. 4	Свая буронабивная БНС 52-3а	20		

Схема расположения свай между осями 7-17 и Г-У



Наименование	№ свай	Условное обознач.	Кол-во шт.	Сечение свай, мм	Длина свай, м	Абсолютн. отм.		Примечания
						Верха	Низа	
Свая буронабивная БНС 52-1а	1-46	⊕	46	520	17,200	8,800	-8,400	Расчетная нагрузка 190 тс
Свая буронабивная БНС 52-2а	47-161	⊕	115	520	17,200	8,800	-8,400	Расчетная нагрузка 190 тс
Свая буронабивная БНС 52-3а	162-181	⊕	20	520	17,200	8,800	-8,400	Расчетная нагрузка 190 тс
Свая буронабивная	182	⊕	1	520	17,200	8,800	-8,400	Опытная свая существующая
Свая буронабивная БНС 52-2а	183-186	⊕	4	520	17,200	8,800	-8,400	Анкерная свая
Свая буронабивная БНС 52-2а	187	⊕	1	520	17,200	8,800	-8,400	Опытная свая



- Сваи приняты по технологии FUNDEX и выполняются в соответствии с ППР, разработанным на основании стандарта предприятия по изготовлению свай данного типа.
- Отметки абсолютные в Балтийской системе координат.
- Инженерно-геологические изыскания на площадке строительства, выполненные в марте-декабре 2013г. ОАО "Трест ГРИИ" (заказ 377-13(4210)).
- Опорным слоем для свай принят ИГЭ10-супеси песчанистые серые с гравием и галькой с гнездами песка твердые со следующими расчетными физико-механическими характеристиками: $\gamma=2,287\text{т/м}^3$, $\Pi=0,32$, $\phi_{II}=28^\circ$, $C=70\text{ кПа}$, $E=35\text{ МПа}$.
- Расчетная нагрузка на сваю по результатам статических испытаний, выполненных отд. № 6 ОП ООФ ФПГ "РОССТРО"-ПКТИ" в декабре 2014г. инв.№ 8985, 8985-А,8985-Б, составляет 190тс.
- Для подтверждения расчетной нагрузки на сваи необходимо провести контрольное испытание опытной сваи №187.
- Фактическое отклонение в плане буронабивных свай по свайному полю от проектного положения не должны превышать предельных допусков, установленных таблицей 12.1 СП45 13330.2012 для одиночных свай.
- К изготовлению сваи, расположенной рядом с отформованной на расстоянии менее 6д, приступать не ранее достижения первой сваей 25% марочной прочности, не менее 3-х суток.
- Перерывы в бетонировании ствола сваи не должны превышать срока схватывания цемента.
- Все работы выполнять в соответствии с требованиями:
 - СП 48.13330.2011 "СНиП 12-01-2004 Организация строительства";
 - СП 126.13330.2012 "СНиП 3.01.03-84 Геодезические работы в строительстве";
 - СП 45.13330.2012 "СНиП 3.02.01-87 Земляные сооружения, основания и фундаменты";
 - СП 70.13330.2012 "СНиП 3.03.01-87 Несущие и ограждающие конструкции";
 - ТСН 50-302-2004 "Проектирование фундаментов зданий и сооружений в Санкт-Петербурге".
- Ведение журнала свайных работ обязательно.
- В процессе ведения свайных работ производится обязательный контроль вертикальности ствола сваи.
- В процессе изготовления сваи рекомендуется производить непрерывный технический надзор по следующим направлениям:
 - контроль отметки заложения башмака сваи;
 - соблюдение вертикальности ствола сваи;
 - контроль за качеством изготовления и установки каркаса;
 - соответствие применяемого бетона проектной марке;
 - контроль сплошности заполнения ствола сваи.
- По окончании работ Подрядчик представляет Заказчику копии журнала работ, сертификатов на арматурные изделия и бетон, актов на скрытые работы, исполнительную схему расположения свай с указанием допущенных отклонений от проектного положения.

6/2012-305-2-КЮ					
Многоквартирный дом со встроенно-пристроенными помещениями и встроенно-пристроенными подземными автостоянками по адресу: Санкт-Петербург, Пригородный, участок 305 (Каменка)					
Изм.	Кол.ч	Лист	№ док.	Подпись	Дата
Разработал	Мальшев				
Проверил					
Корпус 2			Стация	Лист	Листов
			Р	3	
Гл. констр.					
Н. контр.					
ГИП					
Схема расположения свай между осями 7-17 и Г-У					