

### Общество с ограниченной ответственностью **«Проект-Сервис»**

Клиентский сервис: г. Новосибирск, ул. Аэропорт,2a www.proservice.ru email: nsk@proservice.ru тел/факс: (383) 362-02-02

Регистрационный номер: 95 от 29.10.2009 г. в реестре членов саморегулируемой организации СРО-П-065-30112009

#### ПЛОЩАДКА ОБОГАЩЕНИЯ УГЛЯ АО «ОФ «АНТОНОВСКАЯ»

ПРОЕКТНАЯ ДОКУМЕНТАЦИЯ

Раздел 4. Конструктивные и объемно-планировочные решения

027/42-П/23-КПС/ОФА92/2023-КР

**Tom 4** 



### Общество с ограниченной ответственностью **«Проект-Сервис»**

Клиентский сервис: г. Новосибирск, ул. Аэропорт,2а www.proservice.ru email: nsk@proservice.ru тел/факс: (383) 362-02-02

Регистрационный номер: 95 от 29.10.2009 г. в реестре членов саморегулируемой организации СРО-П-065-30112009

#### ПЛОЩАДКА ОБОГАЩЕНИЯ УГЛЯ АО «ОФ «АНТОНОВСКАЯ»

#### ПРОЕКТНАЯ ДОКУМЕНТАЦИЯ

Раздел 4. Конструктивные и объемно-планировочные решения.

#### 027/42-П/23-КПС/ОФА92/2023-КР

#### Том 4

Взам. инв. №	Директор	ORAHAMENHOA OO ORAHAMEN OO	В.А. Хуторной
Подп. и дата	Главный инженер проекта	7.45452 ASE	А.С. Федоров
з. № подл.		2023	

027/42- 27/42-Π  027/42-  027/42-	П/23-I	КПС/O	ФА92/20 ОФА92/2 ФА92/202	023-СП	Состав проектной документации	Стр.2 см.отдельны том	
027/42- 027/42- 027/42-	/23-K] -П/23-	ПС/О			-	ТОМ	
027/42	-Π/23- ]	-КПС/	ÞA92/202	23-KP.T <sup>1</sup>	I Текстовая часть	~ •	
027/42	]					Стр.3	
027/42	]				Графическая часть		
027/42	]			Галере	ся подачи угля на погрузочный пункт		
	-Π/23-	КР.ГЧ			Схема расположения фундаментов	1	
027/42	]	КПС/ КР.ГЧ	ОФА92/2 л.2	2023-2-	Фундаменты Фм-1, РСм-1, РСм-2	1	
		КПС/ КР.ГЧ	ОФА92/2 л.3	2023-2-	Плита КПЭ-40-1	1	
027/42	-Π/23-	КПС/	ОФА92/2	2023-2-	Схема расположения рам, связей, распорок и	1	
027/42	-Π/23-	КПС/	ОФА92/2	2023-2-	Схема расположения арочных стеновых панелей	1	
027/42	-Π/23-	КПС/	ОФА92/2	2023-2-	Балка Б1	1	
КР.ТЧ л.6 027/42-П/23-КПС/ОФА92/2023-2- КР.ГЧ л.7 027/42-П/23-КПС/ОФА92/2023-2- КР.ГЧ л.8 027/42-П/23-КПС/ОФА92/2023-2- КР.ГЧ л.9					Узлы 1,2,3,4,5,10	1	
					Схема расположения арочных стеновых панелей	1	
					Противопожарная перегородка ПрП1	1	
027/42	-Π/23-	КПС/	ОФА92/2	2023-2-	Фасад галереи	1	
					Погрузочный пункт	1	
027/42				2023-3-	Схема расположения фундаментов	1	
027/42	-Π/23-	КПС/	ОФА92/2	2023-3-	Фундамент Фм-1	1 1	
027/42	-П/23-	КПС/	ОФА92/2	2023-3-	Фундамент Фм-2		
027/42	-Π/23-	КПС/	ОФА92/2	2023-3-	План колонн на отм.0.000	1	
027/42	-Π/23-	КПС/	ОФА92/2	2023-3-	Узлы	1	
027/42	-Π/23-	КПС/	ОФА92/2	2023-3-	Схема расположения бункера	1	
027/42	-Π/23-	КПС/	ОФА92/2	2023-3-	Схема расположения стеновых панелей	1	
	_	<u>-</u>	<u> </u>		1	ı	
. Кол.уч.	Пист	No war	Потт	Лото	027/42-П/23-КПС/ОФА92/2023-КІ	P-C	
			110дП.	дата 20.09.23	Сталия Л	ист Листо	
· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	F ****				П	1 5	
					Содержание тома 4		
онтр.	Савин	цева	Maby	20.09.23	OOO «Π <sub>I</sub>	оект-Сервис	
)	027/42 027/42 027/42 027/42 027/42 027/42 027/42 027/42 027/42 027/42 027/42 027/42 027/42 027/42	027/42-П/23- 027/42-П/23- 027/42-П/23- 027/42-П/23- 027/42-П/23- 027/42-П/23- 027/42-П/23- 027/42-П/23- 027/42-П/23- 027/42-П/23- 027/42-П/23- 027/42-П/23- 027/42-П/23- 027/42-П/23- 027/42-П/23- 027/42-П/23- 027/42-П/23-	КР.ГЧ  027/42-П/23-КПС/ КР.ГЧ	КР.ГЧ л.4  027/42-П/23-КПС/ОФА92/2  КР.ГЧ л.5  027/42-П/23-КПС/ОФА92/2  КР.ГЧ л.6  027/42-П/23-КПС/ОФА92/2  КР.ГЧ л.7  027/42-П/23-КПС/ОФА92/2  КР.ГЧ л.8  027/42-П/23-КПС/ОФА92/2  КР.ГЧ л.9  027/42-П/23-КПС/ОФА92/2  КР.ГЧ л.10  027/42-П/23-КПС/ОФА92/2  КР.ГЧ л.1  027/42-П/23-КПС/ОФА92/2  КР.ГЧ л.2  027/42-П/23-КПС/ОФА92/2  КР.ГЧ л.3  027/42-П/23-КПС/ОФА92/2  КР.ГЧ л.4  027/42-П/23-КПС/ОФА92/2  КР.ГЧ л.5  027/42-П/23-КПС/ОФА92/2  КР.ГЧ л.5  027/42-П/23-КПС/ОФА92/2  КР.ГЧ л.6  027/42-П/23-КПС/ОФА92/2  КР.ГЧ л.7	КР.ГЧ л.4  027/42-П/23-КПС/ОФА92/2023-2- КР.ГЧ л.5  027/42-П/23-КПС/ОФА92/2023-2- КР.ГЧ л.6  027/42-П/23-КПС/ОФА92/2023-2- КР.ГЧ л.7  027/42-П/23-КПС/ОФА92/2023-2- КР.ГЧ л.9  027/42-П/23-КПС/ОФА92/2023-2- КР.ГЧ л.9  027/42-П/23-КПС/ОФА92/2023-2- КР.ГЧ л.10  027/42-П/23-КПС/ОФА92/2023-3- КР.ГЧ л.1  027/42-П/23-КПС/ОФА92/2023-3- КР.ГЧ л.2  027/42-П/23-КПС/ОФА92/2023-3- КР.ГЧ л.3  027/42-П/23-КПС/ОФА92/2023-3- КР.ГЧ л.4  027/42-П/23-КПС/ОФА92/2023-3- КР.ГЧ л.6  027/42-П/23-КПС/ОФА92/2023-3- КР.ГЧ л.6  027/42-П/23-КПС/ОФА92/2023-3- КР.ГЧ л.6  027/42-П/23-КПС/ОФА92/2023-3- КР.ГЧ л.6  027/42-П/23-КПС/ОФА92/2023-3- КР.ГЧ л.7	КР.ГЧ л.4         опор галереи         Схема расположения арочных стеновых панелей и опор и опор кения арочных стеновых панелей и опор схема расположения фундаментов Противопожарная перегородка ПрП1           027/42-П/23-КПС/ОФА92/2023-2- КР.ГЧ л.1         Фасад галереи Погрузочный пункт           027/42-П/23-КПС/ОФА92/2023-3- КР.ГЧ л.3         Схема расположения фундаментов Фундамент Фм-1           027/42-П/23-КПС/ОФА92/2023-3- КР.ГЧ л.5         Фундамент Фм-2           027/42-П/23-КПС/ОФА92/2023-3- КР.ГЧ л.5         Узлы           027/42-П/23-КПС/ОФА92/2023-3- КР.ГЧ л.6         Схема расположения бункера           027/42-П/23-КПС/ОФА92/2023-3- КР.ГЧ л.7         Схема расположения стеновых панелей           027/42-П/23-КПС/ОФА92/2023-3- КР.ГЧ л.6         Схема расположения бункера	

Согласовано:

Взам. инв. №

Подп. и дата

02	27/42-]		КПС/( (Р.ГЧ	ОФА92/2 л.8	023-3-	Схема расположения стеновых панелей. Фахверк	1					
02	27/42-1		КПС/( (Р.ГЧ	ЭФА92/2 л.9	023-3-	Армирование плиты перекрытия Пм-3 на отм.6.300						
						Пункт укатки угля в вагонах	Пункт укатки угля в вагонах					
02	27/42-]		КПС/( (Р.ГЧ	ОФА92/2 л.1	023-4-	Фасады	1					
02	27/42-1		КПС/( (Р.ГЧ	ОФА92/2 л.2	023-4-	Схема расположения фундаментов	1					
					Блок	углеприемных ям и углеподготовки						
02	27/42-1		КПС/( (Р.ГЧ	ОФА92/2 л.1	023-5-	План на отм.0.000	1					
02	27/42-1		КПС/( (Р.ГЧ	ОФА92/2 л.2	023-5-	Разрезы	1					
02	27/42-1		КПС/( (Р.ГЧ	ОФА92/2 л.3	023-5-	План расположения стенки	1					
		ŀ	сР.ГЧ			Разрез 1-1	1					
02	27/42-]		КПС/( (Р.ГЧ	ОФА92/2 л.5	023-5-	Схема расположения фундаментов	1					
02	27/42-1		КПС/( (Р.ГЧ	ОФА92/2 л.6	023-5-	План свайного поля	1					
02	27/42-1		КПС/0 (Р.ГЧ	ОФА92/2 л.7	023-5-	Фундаменты Фм1, Фм2, Фм3	1					
02	27/42-1		КПС/0 (Р.ГЧ	ОФА92/2 л.8	023-5-	Схема расположения эстакады	1					
02	27/42-1		КПС/( (Р.ГЧ	ОФА92/2 л.9	023-5-	Узлы	1					
					Кори,	дор и галерея на склад рядового угля						
02	27/42-1		КПС/( (Р.ГЧ	ОФА92/2 л.1	023-7-	План на отм.0.000						
02	27/42-1		КПС/( (Р.ГЧ	ОФА92/2 л.2	023-7-	Разрезы	1					
02	27/42-1		КПС/( (Р.ГЧ	ОФА92/2 л.3	023-7-	План расположения стенки	1					
02	27/42-1		КПС/( (Р.ГЧ	ЭФА92/2 л.4	023-7-	Схема расположения фундаментов	1					
02	27/42-1		КПС/( (Р.ГЧ	ОФА92/2 л.5	023-7-	Фундаменты Фм1, Фм2, Фм3	1					
						Склад рядового угля		_				
02	27/42-1		КПС/( (Р.ГЧ	ОФА92/2 л.1	023-8-	План на отм.0.000	1					
02	27/42-1		КПС/( (Р.ГЧ	ОФА92/2 л.2	023-8-	Разрезы	1					
			<u> </u>					T.				
					<b>├</b>			_ J ·				

Взам. инв. №

Подп. и дата

0	27/42-I		КПС/( СР.ГЧ	ОФА92/2 л.3	023-8-	План расположения рам каркаса	1	
0	27/42-I		КПС/( СР.ГЧ	ОФА92/2 л.4	023-8-	Схема расположения прогонов по оси Ж	1	
0	27/42-I		КПС/( СР.ГЧ	ОФА92/2 л.5	023-8-	Схема расположения листов настила кровли склада	1	
0	)27/42-I		КПС/( СР.ГЧ	ОФА92/2 л.6	023-8-	Узлы	1	
0	)27/42-I	1/23-1		ЭФА92/2	023-8-	Схема расположения лестницы по оси 19	1	
					ль, кор	идор и галерея подачи угля в главный корпус		
0	)27/42-I		КПС/( СР.ГЧ	ОФА92/2 л.1	023-9-	Фасад галереи	1	
0	)27/42-I	1/23-1		ЭФА92/2	023-9-	Схема расположения фундаментов	1	_
0	27/42-I	1/23-1		ЭФА92/2	023-9-	Фундамент Фм-1, Фм-2	1	
0	27/42-I	1/23-1		ОФА92/2023-9-  — Фундамент Фм-1, Фм-2  ОФА92/2023-9-  — Л.4  ОФА92/2023-9-  — Суема расположения бетонных блоков коридора				
0	27/42-I	1/23-1		ЭФА92/2	023-9-	Схема расположения бетонных блоков коридора	1	_
						Главный корпус		
02	27/42-Π		СПС/С СР.ГЧ	ФА92/20 п 1	)23-10-	Фасады	1	
02	27/42-Π	[/23-K		ФА92/20	)23-10-	Схема расположения фундаментов	1	_
02	27/42-Π	I/23-K		ФА92/20	)23-10-	Инженерно-геологический разрез по оси Е	1	_
02	27/42-Π	I/23-K		ФА92/20	)23-10-	Фрагмент 1	1	
02	27/42-Π	I/23-K		ФА92/20	)23-10-	Фундаменты под оборудование в осях 1-9. Схема расположения	1	
02	27/42-Π	I/23-K		ФА92/20	)23-10-		1	_
			.1.1	J1.0	Гале	рея подачи угля на склад концентрата		
02	27/42-Π		 СПС/С СР.ГЧ	)ФА92/2(	)23-11-	Схема расположения рам, связей, распорок галереи	1	
02	27/42-Π	I/23-K		ФА92/20	)23-11-		1	
02	27/42-Π	I/23-K		ФА92/20	)23-11-	Узлы	1	
02	27/42-Π	I/23-K		ФА92/20	)23-11-	Paspes 1-1	1	
		N	.P.1 <u>4</u>	J1.4		Склад концентрата		
						005/40 5/20 105/2010 1 105/2010 1 1		L
T	Кол.уч.	Пист	№ лок	Подп.	Дата	027/42-П/23-КПС/ОФА92/2023-КР-С		ſ

Взам. инв. №

Подп. и дата

027/42-П/23-КПС/ОФА92/2023-12- КР.ГЧ л.1	План на отм.0.000	1		
027/42-П/23-КПС/ОФА92/2023-12- КР.ГЧ л.2	Разрезы	1		
027/42-П/23-КПС/ОФА92/2023-12- КР.ГЧ л.3	Схема расположения фундаментов	1		
027/42-П/23-КПС/ОФА92/2023-12- КР.ГЧ л.4	Фундамент Фм1, Фм2	1		
027/42-П/23-КПС/ОФА92/2023-12- КР.ГЧ л.5	Схема расположения рам каркаса	1		
027/42-П/23-КПС/ОФА92/2023-12- КР.ГЧ л.6	Узлы	1		
Гал	перея подачи породы в бункеры			
027/42-П/23-КПС/ОФА92/2023-14- КР.ГЧ л.1	Схема расположения рам, связей, распорок галереи	1		
027/42-П/23-КПС/ОФА92/2023-14- КР.ГЧ л.2	Балка Б1	1		
027/42-П/23-КПС/ОФА92/2023-14- КР.ГЧ л.3	Узлы	1		
027/42-П/23-КПС/ОФА92/2023-14- КР.ГЧ л.4	Разрез 1-1	1		
	Бункер породы	•		
027/42-П/23-КПС/ОФА92/2023-15- КР.ГЧ л.1	План на отм.0.000	1		
027/42-П/23-КПС/ОФА92/2023-15- КР.ГЧ л.2	Фасады	1		
027/42-П/23-КПС/ОФА92/2023-15- КР.ГЧ л.3	План колонн на отм.0.000	1		
027/42-П/23-КПС/ОФА92/2023-15- КР.ГЧ л.4	Узлы			
027/42-П/23-КПС/ОФА92/2023-15- КР.ГЧ л.5	Схема расположения свайного поля	1		
027/42-П/23-КПС/ОФА92/2023-15- КР.ГЧ л.6	Ростверк РСм-1, РСм-2			
Тоннель, коридор	и галерея от склада концентрата на перегрузку			
027/42-П/23-КПС/ОФА92/2023-16- КР.ГЧ л.1	План	1		
027/42-П/23-КПС/ОФА92/2023-16- КР.ГЧ л.2	План галереи	1		
027/42-П/23-КПС/ОФА92/2023-16- КР.ГЧ л.3	Схема раскладки блоков коридора	1		
027/42-П/23-КПС/ОФА92/2023-16- КР.ГЧ л.4	Схема расположения фундаментов	1		
027/42-П/23-КПС/ОФА92/2023-16- КР.ГЧ л.5	Фундаменты Фм-1, Фм-2	1		
			Ţ.	

Взам. инв. №

Подп. и дата

027/42-П/23-КПС/ОФА92/2023-33- КР.ГЧ л.1	План на отм.0.000	1
027/42-П/23-КПС/ОФА92/2023-33- КР.ГЧ л.2	Разрезы	1
027/42-П/23-КПС/ОФА92/2023-33- КР.ГЧ л.3	Схема расположения фундаментов и ростверков	1
027/42-П/23-КПС/ОФА92/2023-33- КР.ГЧ л.4	Ростверки РСм-1, РСм1-1	1
027/42-П/23-КПС/ОФА92/2023-33- КР.ГЧ л.5	Перекрытие на отм.+4.350	1
027/42-П/23-КПС/ОФА92/2023-33- КР.ГЧ л.6	Схема расположения стеновых панелей	1

Взам. инв. №								
Подп. и дата								
Инв. № подл.	Изм.	Кол.уч.	Лист	№ док.	Подп.	Дата	027/42-П/23-КПС/ОФА92/2023-КР-С	Тист 5
							Формат А4	

#### Содержание

						· · · <u>I</u>			
1	Введ	ение.	•••••	•••••	•••••		•••••	•••••	3
2	Свед	ения	о топо	ографич	еских,	инженерно-геологических, гидрогеоло	огически	X,	
ме	теорс	логи	нески	х и клим	иатиче	ских условиях земельного участка, пре	едоставле	енного д	ля
pa	змещ	ения (	объек	та капит	гально	го строительства		•••••	5
3	Свед	ения	об осо	обых пр	иродн	ых климатических условиях территори	и, на кот	орой	
pa	спола	гаетс	я земе	ельный у	участо	к, предоставленный для размещения об	бъекта ка	апиталы	ЮГО
CT	роите	льств	a						7
4	Свед	ения	о про	чностны	іх и де	формационных характеристиках грунт	а в осног	вании об	ъекта
ка	питал	ьного	стро	ительст	ва			•••••	8
5	Уров	ень г	рунто	вых вод	, их хи	мический состав, агрессивность грунт	овых вод	д и грунт	га по
ОТ	ноше	нию к	: мате	риалам,	испол	ьзуемым при строительстве подземной	и́ части о	бъекта	
				_					10
			_			труктивных решений зданий и сооруж			
						гые при выполнении расчетов строител			
-	-				-	ических решений, обеспечивающих не			
						анственную неизменяемость зданий и		-	екта
_		-				лом, а также их отдельных конструкти			
			-			вления, перевозки, строительства и эко			
•	-		-			, <u>r</u> , <u>r</u>	•		
			_			ехнических решений подземной части			
	_					иятых объемно-планировочных решени			2)
					-	го строительства			31
						компоновки и площадей основных про			
						ремонтных и иных цехов, а также лабо			erny n
	-			-		щений, иных помещений вспомогатели		і, складс	ких и
		•				щении, иных помещении вспомогатели			22
00	СЛУЖ	ивают	цего і	назначен	кит		•••••	•••••	52
Изм.	Кол.уч.	Лист	№ док.	Подп.	Дата	027/42-П/23-КПС/ОФА9	92/2023-	КР.ТЧ	
Разра		Саито		Cafe	20.09.23		Стадия	Лист	Листов
Прове	ерил	Черня	ев	6	20.09.23	T.	Π	1	41
Н. кон	нтр.	Савин	цева	Maby	20.09.23	Текстовая часть	000	«Проект	-Сервис»
ГИП	1	Федор		(h.)	20.09.23		200	r - • • • • • • • • • • • • • • • • •	F 2•//

Согласовано

Взам. инв. №

Подп. и дата

11 Обоснование проектных решений и мероприятий, соблюдение требуемых теплозащитных характеристик ограждающих конструкций; снижение шума и вибраций; гидроизоляцию и пароизоляцию помещений; снижение загазованности помещений; удаление избытков тепла; соблюдение безопасного уровня электромагнитных и иных излучений; соблюдение санитарно-гигиенических условий; пожарную безопасность; соответствие зданий строений и сооружений требованиям энергетической эффективности и требованиям оснащенности их приборами учета используемых энергетических ресурсов (за исключением зданий, строений, сооружений, на которые требования энергетической эффективности и требования оснащенности их приборами учета используемых энергетических ресурсов не 12 Характеристика и обоснование конструкций полов, кровли, подвесных потолков, 13 Перечень мероприятий по защите строительных конструкций и фундаментов от 14 Описание инженерных решений и сооружений, обеспечивающих защиту территории объекта капитального строительства, отдельных зданий и сооружений объекта капитального строительства, а также персонала (жителей) от опасных природных и техногенных процессов 38 Перечень мероприятий по обеспечению соблюдения установленных требований энергетической эффективности к конструктивным решениям, влияющим на энергетическую 

Взам. инв. №									
Подп. и дата									
№ подл.									
§.									Лист
Инв	E E	Изм.	Кол.уч.	Лист	№ док.	Подп.	Дата	027/42-П/23-КПС/ОФА92/2023-КР.ТЧ	2

#### 1 Введение

Разработка конструктивных и объемно-планировочных решений выполнялась в соответствии с техническим заданием заказчика. Раздел проекта разработан в соответствии с техническими регламентами, действующими государственными нормами, правилами и стандартами, в том числе:

- Федеральный закон от 29.12.2004 №190-ФЗ «Градостроительный кодекс Российской Федерации»;
- Федеральный закон от 22.07.2008 г. №123-ФЗ. «Технический регламент о требованиях пожарной безопасности»;
- Федеральный закон от 30.12.2009 г. №384-ФЗ. «Технический регламент о безопасности зданий и сооружений»;
- СП 22.13330.2016 «СНиП 2.02.01-83\* Основания зданий и сооружений»;
- СП 20.13330.2016 «СНиП 2.01.07-85\* Нагрузки и воздействия»;
- СП 63.13330.2017 «СНиП 52-01-2003 Бетонные и железобетонные конструкции. Основные положения»;
- СП 28.13330.2017 «СНиП 2.03.11-85 Защита строительных конструкций от коррозии»;
- СП 131.13330.2018 «СНиП 23-01-99\* Строительная климатология»;
- СП 50.13330.2011 «СНиП 23-02-2003 Тепловая защита зданий»;
- СП 16.13330.2017 «СНиП II-23-81\* Стальные конструкции».

Идентификационные признаки объекта:

Назначение.

Взам. инв.

дата

Подп. и

№ подл.

Прием, складирование и обогащение рядового угля, складирование товарной продукции и отходов обогащения в соответствии с технологической схемой по производственной программе.

Принадлежность к объектам транспортной инфраструктуры и к другим объектам, функционально-технологические особенности которых влияют на их безопасность.

Здания и сооружения обогатительных фабрик не принадлежат к объектам транспортной инфраструктуры и к другим объектам, функционально-технологические особенности которых влияют на их безопасность.

Возможность возникновения опасных природных процессов и явлений и техногенных воздействий на территории, на которой будет осуществляться строительство объекта.

						Г
						l
						l
						l
Изм.	Кол.уч.	Лист	№ док.	Подп.	Дата	

027/42-П/23-КПС/О $\Phi$ А92/2023-КР.ТЧ

Территория площадки расположена на земельном отводе действующего предприятия. Согласно СП 131.13330.2012 «Строительная климатология»: территория строительства находится в IB климатическом районе.

Природно-климатические условия строительства:

согласно картам общего сейсмического районирования территории РФ ОСР-2015 (СП 14.13330.2018), нормативная сейсмическая интенсивность района работ для карты A(10%) и B(5%) составляет 7,0 баллов;

по СП 20.13330.2016 по давлению ветра территория изысканий относится к III району, нормативное значение ветрового давления 0,38 кПа;

по СП20.13330.2016 нормативное значение веса снегового покрова (снеговой район VII) 3,5 кПа;

температура наиболее холодной пятидневки по метеостанции г. Киселевск обеспеченностью 0,92 составляет минус 39 °C, обеспеченностью 0,98 составляет минус 40 °C. Категория объекта, оказывающего негативное воздействие на окружающую среду.

В соответствии с постановлением Правительства РФ от 31.12.2020 г. № 2398 «Об утверждении критериев отнесения объектов, оказывающих негативное воздействие на окружающую среду, к объектам I, II, III и IV категорий» проектируемые объекты отнести к I категории.

Принадлежность к опасным производственным объектам.

Объекты комплекса ОФ относятся к особо опасным и технически сложным объектам в соответствии с п. 1.11 (в), ст, 48.1, Федерального закона «Градостроительный кодекс Российской Федерации» от  $29.12.2004 \, \text{N} \, 2000 \, \text{M}$ 

Обогатительная фабрика "Антоновская" ЗАО "Шахтоуправление Антоновское" действующее предприятие. Все здания и сооружения построены согласно проектной документации, выполненной проектным институтом "Гипроуголь", проект ТЭОЗ66.01-ПЗ с проектной мощностью 3,0 млн.тонн.. Заключение экспертизы промышленной безопасности, регистрационный №39-ПД-08919-2003. Дополнению к ТЭО проект ТЭОЗ66.01-ПЗ-1 с проектной мощностью 4,7 млн.тонн. Заключение экспертизы промышленной безопасности, №68-ПД-06536-2007.

Взам.								
Подп. и дата								
Инв. № подл.	Изм.	Кол.уч.	Лист	№ док.	Подп.	Дата	027/42-П/23-КПС/ОФА92/2023-КР.ТЧ	Лист 4
		·				, ,	Формат А4	<u> </u>

# 2 Сведения о топографических, инженерно-геологических, гидрогеологических, метеорологических и климатических условиях земельного участка, предоставленного для размещения объекта капитального строительства

В административном отношении участок расположен на территории Новокузнецкого муниципального района и в восточной части Южно-Кузбасского экономического узла. Ближайший крупный промышленный центр город Новокузнецк расположен в 25 км к юго-западу от границ участка изысканий. Ближайшие населенные пункты располагается на расстоянии 2,0 км к западу – посёлок Чистогорский, и в 5 км посёлки Терехино, Бардина, с.Сидорово.

В геологическом строении участка работ до разведанной глубины 20,0 м принимают участие современные техногенные (tQIV), верхнечетвертично-современные аллювиально □делювиальные (adQIII-IV). Современные техногенные отложения (tQIV) получили широкое повсеместное распространение изучаемого участка, залегают с дневной поверхности до глубины 1,2-1,4 м и представлены насыпным грунтом по составу сложенным суглинком тугопластичным с щебнем. Верхнечетвертично-современные аллювиально-делювиальные отложения (adQIII-IV) широко распространены, залегают под техногенными грунтами с глубины 1,-1,4 м до разведочной глубины 20,0 м и представлены суглинками от полутвёрдой до мягкопластичной консистенции и глиной полутвёрдой. Мощность горизонта составляет 18,6-18,8 м.

Основными водными объектами в районе изысканий являются р.Томь и р.Есаулка, протекающие в 4,3 км и 1,8 км к западу и юго-востоку от границ объекта изысканий соответственно.

Климатические характеристики района приведены по данным метеорологической станции г. Новокузнецка ((приложение Д - письмо № 1584 от 30.10.2019 г., Кемеровский ЦГМС-Филиал ФГБУ "Западно-Сибирское УГМС" Новокузнецкая гидрометеорологическая обсерватория) и Киселевска на основании данных "Научно-прикладного справочника по климату".

Средняя минимальная температура самого холодного месяца (января) составляет минус 22,1 °C, при абсолютном минимуме минус 52 °C, средняя максимальная температура воздуха самого теплого месяца (июль) равна плюс 24,7 °C, а абсолютный максимум в июле составил плюс 38 °C. Температура наиболее холодной пятидневки по метеостанции г. Киселевск

Изм.	Кол.уч.	Лист	№ док.	Подп.	Дата	

Взам. инв. №

дата

Подп. и

Інв. № подл.

027/42-П/23-КПС/ОФА92/2023-КР.ТЧ

обеспеченностью 0,92 составляет минус 39 °C, обеспеченностью 0,98 составляет минус 40 °C. Влажность воздуха. Одной из основных режима увлажнения территории является влажность воздуха, которая тесно связана с влажностью почвы и интенсивностью испарения с подстилающей поверхности. Число дней в году с относительной влажностью в дневные часы 75 % и более составляет 85- 95 дней, число дней с влажностью в дневные часы менее 30 % равно 10-20 дням.

На рассматриваемой территории в течение всего года наблюдаются ветра разного направления, наименьшая частота наблюдается у ветров восточного и юго-восточного направления. Согласно СП 20.13330.2016 «Нагрузки и воздействия» территория проведения изысканий располагается в III ветровом районе (принимается по карте 3 обязательного приложения Ж), нормативное значение ветрового давления соответственно равно 0,38 кПа.

Осадки. В годовом ходе осадков наименьшее количество их наблюдается в феврале и марте и не превышает 20 мм. Среднемесячное и годовое количество осадков указано в таблице 3.3.7. Расчетный суточный максимум осадков 1% обеспеченности составляет 86,6 мм.

Снежный покров. Снежный покров территории определяется особенностями термического режима почвы и степенью ее увлажнения. Средняя высота снежного покрова по постоянной рейке на последний день декады – 61 см; максимальная – 105 см; минимальная – 16 см. Средняя дата схода устойчивого снежного покрова – 18 апреля.

Согласно СП 20.13330.2016 «Нагрузки и воздействия» территория проведения изысканий располагается в VII снеговом районе (принимается по карте 1 обязательного приложения Ж), нормативное значение снегового покрова равно 3,5 кПа. Атмосферные явления.

Туманы на рассматриваемой территории возможны в любое время года. Реже всего туманы образуются в период с марта по июнь.

Взам. инв. №							
Подп. и дата							
Инв. № подл.	Изм.	Кол.уч.	Лист	№ док.	Подп.	Дата	027/42-П/23-КПС/ОФА92/2023-КР.ТЧ 6
							Формат А4

# 3 Сведения об особых природных климатических условиях территории, на которой располагается земельный участок, предоставленный для размещения объекта капитального строительства

В пределах рассматриваемой площадки Согласно СП 47.13330.2016 (обязат. Приложения  $\Gamma$ ), по совокупности факторов, влияющих на условия проектирования, строительства и эксплуатации, категория сложности инженерно-геологических условий –  $\Pi$  (средняя).

К процессам, развитым на участке работ, ведущая роль принадлежит экзогенным процессам, среди которых подтопление и морозное пучение грунтов. При проведении инженерно-геологических изысканий на исследуемой территории визуально наблюдаемых опасных инженерно-геологических процессов и явлений, которые могли бы оказать неблагоприятное воздействие на проектируемые объекты, не зафиксировано, локальных деформаций и провалов дневной поверхности не выявлено

Взам. инв. №								
Подп. и дата								
Инв. № подл.	Изм.	Кол.уч.	Лист	№ док.	Подп.	Дата	027/42-П/23-КПС/ОФА92/2023-КР.ТЧ	Лист 7
							Формат А4	

## 4 Сведения о прочностных и деформационных характеристиках грунта в основании объекта капитального строительства

В основании фундаментов залегают грунты:

Инженерно-геологический элемент № 36 (ИГЭ-36) — суглинок тяжёлый пылеватый полутвёрдый. Грунты ИГЭ-36 широко распространены на исследуемой территории, залегают под техногенными грунтами и грунтами ИГЭ-3в, ИГЭ-3г, ИГЭ-4б, с глубины 1,4-18,5 м до глубины 2,7-20,0 м. Мощность грунтов ИГЭ-36 составляет 1,3-7,6 м.

Ne ML3	Показатели механических свойств грунтов	ких С учетом корректирующего.			Принятые по СП 22.13330.2016			СТЕ	езульт тическ дирова	oro	По результатам штамповых испытаний		методи альНИИ		100 100 2	мендує я расче	
		Xn	X <sub>0.85</sub>	X <sub>0.96</sub>	X <sub>n</sub>	X <sub>0.85</sub>	X <sub>0.95</sub>	X <sub>n</sub>	X <sub>0.85</sub>	X0.95	X <sub>n</sub>	Xn	X <sub>0.85</sub>	X <sub>0.95</sub>	Xn	X <sub>0.85</sub>	Xuse
	Модуль деформации E, МПа	10,9 28,3	٠		20,0	-	3	13,8		-	11.7	3		â	11,7		
36	Удельное сцепление С. МПа	0,029	0,028	0,028	0,030	0,030	0,020	0,023	0,022	0,021	7	4	ė.	8/	0,023	0,022	0,021
	Угол внутреннего. трения (), град.	21	21	20	24	24	21	20	19	18	(40	ž)	100	12	20	19	18

Инженерно-геологический элемент № 3в (ИГЭ-3в) — суглинок тяжёлый пылеватый тугопластичный. Грунты ИГЭ-3в широко распространены на исследуемой территории, залегают под техногенными грунтами ИГЭ-1а, грунтами ИГЭ-3б, ИГЭ-3г, с глубины 1,2-18,0 м до глубины 6,0-20,0 м. Мощность грунтов ИГЭ-3в составляет 1,9-6,5 м.

Ne ME	Показатели механических свойств грунтов	Koppe Koppe	борато недован учето ктирук фициен	мемы м ощего.		инятые 2.13330		ста	езульт этическ дирова	ого	По результатам штамповых испытаний		методи альНИИ		- NO. NO. 10	мендуе ія расче	
		Xa	X <sub>0.85</sub>	X <sub>0.95</sub>	X <sub>n</sub>	Xces	X0.95	Xa	X <sub>6.85</sub>	Xoss	X <sub>n</sub>	Xa	X <sub>0.85</sub>	X <sub>0.95</sub>	X,	X <sub>0.85</sub>	X <sub>0.36</sub>
36	Модуль деформации Е. МПа	8.5 20,4		1	14,0	ē	*	9,3	8	2	9.2	*	*	•	9,2	*	-
38	Удельное сцепление С, МПа	0.027	0.026	0,026	0,023	0,023	0.015	0,019	0,018	0.017	14	98	9		0,019	0,018	0,017
	Угол внутреннего. трения ф. град.	19	19	18	21	21	18	20	19	18	- 4	ic.	5	4.	20	19	18

Взам. ил								
Подп. и дата								
Инв. № подл.	Изм.	Кол.уч.	Лист	№ док.	Подп.	Дата	027/42-П/23-КПС/ОФА92/2023-КР.ТЧ	Лист 8
							Формат А4	

Инженерно-геологический элемент № 3г (ИГЭ-3г) – суглинок тяжёлый пылеватый тугопластичный. Грунты ИГЭ-3г широко распространены на исследуемой территории, залегают под техногенными грунтами ИГЭ-1а, и грунтами ИГЭ-36, ИГЭ-3в, с глубины 1,3-7,5 м до глубины 4,0-12,1 м. Мощность грунтов ИГЭ-3г составляет 1,5-9,4 м.

рекомендуемые для расчета показатели механических свойств выделенных инженерно-геологических элементов

Ne ME3	Показатели механических свойств грунтов	корре	борато ведован учето ктирук фициен	ниям м ощего.	Принятые по СП 22.13330.2016			CT	езульт тическ дирова	ого	По результатам штамповых испытаний		методи альНИИ			мендую ія расч	
	1,000	Xn	X <sub>0.85</sub>	X <sub>0.95</sub>	X <sub>n</sub>	X <sub>0.85</sub>	X <sub>0.95</sub>	X <sub>n</sub>	X <sub>0.86</sub>	X <sub>0.95</sub>	X <sub>n</sub>	X <sub>m</sub>	X <sub>0.85</sub>	X <sub>0.95</sub>	X <sub>n</sub>	X <sub>0.85</sub>	X <sub>0.95</sub>
	Модуль деформации Е. МПа	6 <u>.7</u> 14,1	1	91	10,0	ě		5,6	Y	1.5	6,4	16	5	19-	6,4		12
3r	Удельное сцепление С. МПа	0,024	0.023	0,023	0,018	0,018	0,012	0.016	0.015	0,014		¥	3	8	0,016	0,015	0,014
	Угол внутреннего. трения ф, град.	18	17	17	17	17	15	18	17	16	30		4	-	18	17	16

Инженерно-геологический элемент № 46 (ИГЭ-46) – глина лёгкая пылеватая полутвёрдая Грунты ИГЭ-46 широко распространены на исследуемой территории, залегают под техногенными грунтами и грунтами ИГЭ-36, ИГЭ-3в, ИГЭ-3г, с глубины 10,3-14,5 м до глубины 17,0-18,5 м. Мощность грунтов ИГЭ-46 составляет 3,5-6,9 м.

рекомендуемые для расчета показатели механических свойств выделенных инженерно-геологических элементов

Ne ML3	Показатели механических свойств грунтов	Koppe Koppe	борато педован С учето ектирую фициен	меням м ощего.	Принятые по СП 22.13330.2016			CT	езульт тическ дирова	ого	По результатам штамповых испытаний		методи альНИИ		1000000	мендує ія расче	
	1	Xa	X <sub>0.85</sub>	X <sub>0.95</sub>	X,	X <sub>0.85</sub>	X0.95	X <sub>0</sub>	X8.85	Xa.95	X <sub>n</sub>	X <sub>n</sub>	X <sub>0.85</sub>	X <sub>0.95</sub>	X <sub>o</sub>	X <sub>0,85</sub>	X <sub>0.36</sub>
Ī	Модуль деформации Е. МПа	15,7 40,8	3	13.	24,0	5	20	21,3			15,2	3	生	1	15,2	4	-
46	Удельное сцепление С, МПа	0,057	0,056	0,055	D,068	0,068	0,045	0,040	0,039	0,038	3	-8	133		0,040	0,039	0,038
	Угол внутреннего. трения $\phi$ , град.	21	21	20	20	20	17	20	19	18	1.2	34	à.	i.e	20	19	18

Взам. инв. №								
Подп. и дата								
Инв. № подл.	Изм.	Кол.уч.	Лист	№ док.	Подп.	Дата	027/42-П/23-КПС/ОФА92/2023-КР.ТЧ	Лист 9
							Формат А4	

# 5 Уровень грунтовых вод, их химический состав, агрессивность грунтовых вод и грунта по отношению к материалам, используемым при строительстве подземной части объекта капитального строительства

В пределах участка изысканий до разведанной глубины 20,0 м на период проведения изысканий (март 2022г) подземные воды не вскрыты. В паводковые сезоны года, при обильном снеготаяние и при большом выпадение атмосферных осадков возможно образование в толще четвертичных грунтов подземных вод спорадического распространения типа «верховодка» на глубине до 1,0-2,0 м.

По отношению к бетонным и железобетонным конструкциям, согласно СП 28.13330.2017, грунты неагрессивные. Коррозионная агрессивность грунтов по отношению к углеродистой и низколегированной стали согласно ГОСТ 9.602-2016 Табл. 1 среднеагрессивная.

дата Взам. инв. №								
Подп. и								
№ подл.								Лист
Инв.	Изм.	Кол.уч.	Лист	№ док.	Подп.	Дата	027/42-П/23-КПС/ОФА92/2023-КР.ТЧ	10
							Формат А4	

### Описание и обоснование конструктивных решений зданий и сооружений, включая их пространственные схемы, принятые при выполнении расчетов строительных конструкций

Конструктивные решения проектируемого объекта приняты исходя ИЗ технологических, эксплуатационных противопожарных требований основании строительного задания. В состав объекта входит:

Галерея подачи угля на погрузочный пункт АО «ОФ «Антоновская» предназначена для

#### Галерея подачи угля на погрузочный пункт:

размещения подвесного ленточного конвейера с шириной транспортерной ленты 1,2м, который обеспечивает подачу угля от здания перегрузки до здания погрузки. Галерея представляет собой надземное многопролетное сооружение с размерами в плане по осям 87,27×3,6м, от здания перегрузки до оси 2 выполнена с уклоном к горизонту  $0^{\circ}$ , участок галереи в осях 2-A выполнен с уклоном к горизонту 7°. Несущие конструкции пролетных строений выполнены из разрезных сварных двугавровых балок. Пролётные строения опираются на металлические плоские шарнирные опоры по осям ОП-1, ОП-2, ОП-4, ОП-5, ОП-6 и неподвижную (анкерную) опору ОП-3. Для удобства обслуживания вдоль конвейера установлены металлические ходовые трапы. В помещении галереи выполнены две противопожарные перегородки. Помещение галереи отапливаемое. Галерея подачи угля на погрузочный пункт примыкает к конструкциям здания погрузки по оси А, по оси З галерея примыкает к зданию перегрузки. Конструкции галереи: Фундаменты опор – монолитные железобетонные ростверки на сваях и естественном основании. Неподвижная (анкерная) опора ОП-3 – представляет собой пространственную конструкцию, состоящую из плоской опоры и подкоса, стойки плоской опоры выполнены из сварных двутавров (стенка 490х10мм, полки 200х12мм), соединенных между собой связевой решеткой из прокатных уголков. Ветви подкоса выполнены из спаренных уголков крестового сечения. Плоские шарнирные опоры ОП-1, ОП-2, ОП-4, ОП-5, ОП-6 – металлические, стойки выполнены из сварных двутавров, соединенных между собой связевой решеткой из прокатных уголков. Несущие балки пролетных строений – металлические, выполнены из сварных двутавров. Горизонтальные связи по несущим балкам пролетных строений – стальные крестовые из прокатных уголков. Вертикальные связи по несущим балкам пролетных строений – стальные из прокатных уголков. Перекрытие – сборные керамзитобетонные плиты КПЭ-40-1 лоткового типа размером 4,0х2,98м с опорными бортами высотой 0,8м. Поперечные рамы галереи - металлические, арочного очертания, выполнены из сварных двугавров (стенка

Подп. и нв. № подп. 027/42-П/23-КПС/ОФА92/2023-КР.ТЧ Кол.уч. Лист № док. Подп. Дата

Взам. инв.

дата

170х6мм и полки 90х8мм). Связи и распорки по поперечным рамам галереи — выполнены из прокатных уголков. Стеновое ограждение — выполнено из арочных стеновых панелей толщиной 100мм, панели трехслойные с утеплителем из полужестких минераловатных плит и облицовкой из профилированного гнутого листа. Уровень ответственности сооружения — повышенный.

Здание прямоугольной формы в плане с размерами по осям 9,0х12,0 м, здание

#### Погрузочный пункт:

многоэтажное (отметка балок перекрытий +6,200, +14,400), отметка низа прогонов покрытия +21,220 м. За условную отметку 0,000 принят уровень головки рельса, соответствующий абсолютной отметке 233,67. С отметки +9,300 до отметки +14,400 в рядах Б-В у оси 1 в здании расположен накопительный бункер, объемом 70 м3. На отметке +14,400 со стороны ряда А к зданию примыкает галерея со здания перегрузки. На отметке 0,000 в осях 1-2, ряды Б-В расположен железнодорожный путь. В рядах А-Б, оси 1-2 на отметке 0,000 выполнена кирпичная пристройка и по оси 1 в рядах А-Б к зданию пристроена лестничная клетка. По конструктивным решениям здание перегрузки выполнено в металлическом каркасе (двухпролетные рамы, пролеты по 6м каждый, установленные с шагом 9м), пространственная жесткость конструкций обеспечивается рамной системой каркаса, вертикальными связями по колоннам, балками перекрытий и прогонами покрытия. Фундаменты - монолитные железобетонные. Колонны сварные двугавры, выполнены из листового проката (стенка -380х10, полки -250х20). Ригели каркаса - ригели перекрытий: сварные двугавры, выполнены из листового проката (стенка 330х8, полки 200х16), бункерные балки - сварные двугавры, выполнены из листового проката (стенка 700x10, полки 250x20); ригели покрытия (продольные и поперечные): сварные двугавры, выполнены из листового проката (стенка 280х6, полки 200x10). Вертикальные связи - на отметке + 14,400 по рядам А и В крестовые составного сечения из двух уголков 160х10; на отметке +6,300 по рядам А и В треугольного очертания из одиночных уголков 160х10, на отметке 0,000 по ряду. Крестовая составного сечения из двух уголков 125х10. Балки перекрытий - металлические из сварных и прокатных профилей. Перекрытия - на отметке +6,300 монолитное железобетонное толщиной 100мм по несъемной опалубке из профилированного листа, утепленное; на отметке +14,400 из просечно-вытяжной стали по металлическим балкам. Прогоны покрытия - прокатные швеллера №24. Покрытие, совмещенное с кровлей - из рулонных материалов, с организованным внутренним водостоком. Стеновое ограждение - с отметки +6,200 стеновые трехслойные панели типа «сэндвич» толщиной 160 мм с обшивкой из стальных

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

Кол.уч. Лист № док.

Подп.

027/42-П/23-КПС/ОФА92/2023-КР.ТЧ

Лист

12

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

профилированных листов и утеплителем. Стены пристройки и лестничной клетки - кирпичные толщиной 510мм и 380 мм с монолитными железобетонными поясами. Покрытие пристройки и лестничной клетки - сборные железобетонные многопустотные плиты. Согласно проекту, плиты выполнены по серии 1.041.1-2 «Сборные железобетонные многопустотные плиты перекрытий многоэтажных общественных зданий, производственных и вспомогательных зданий промыппленных предприятий» выпуск 1 марки ПК56.15-16AIVТ размерами 5650х1490х220 (h) мм. Кровля пристройки и лестничной клетки. - мягкая рулонная с утеплителем, с неорганизованным водостоком.

#### Пункт укатки угля в вагонах:

Уровень ответственности, согласно № 384-ФЗ - нормальный. Значение коэффициента надежности по ответственности - 1.

Степень огнестойкости - IV

Класс конструктивной пожарной опасности - С0

По функциональной пожарной опасности - Ф5.1

Категория по взрывопожарной и пожарной опасности - Дн

Пункт укатки выполнен в металлических конструкциях, размерами в плане  $6.0 \times 9.0$  метров в осях. На отметке +6.000 и +6.700 предусмотрено перекрытие для установки технологического оборудования. Отметка верха несущих конструкций +10.700.

Стойки выполнены из сварного двугавра, размеры стенки -184x6, полка –200x8. Балки - двугавры 20Ш1.

В продольном направлении, вдоль ж/д пути, устанавливаются вертикальные связи, выполненные из равнополочных уголков 90х6 таврового сечения. В поперечном направлении – связи на отм.+6,700 из равнополочных уголков 90х6 таврового сечения.

Для доступа на отметку +6,000, с отметки земли, предусмотрена металлическая лестница. Кровля двухскатная из профлиста.

#### Блок углеприемных ям и углеподготовки:

Здание блока углеприемных ям и углеподготовки с ПС 6/0,4 кВ предназначено для приема рядового угля, доставляемого автотранспортом, и размещения технологического оборудования углеподготовки. За относительную отметку 0,000 принята отметка чистого пола первого этажа здания, что соответствует абсолютной отметке 250,000. Здание одноэтажное с подвалом. Отметка подвала минус 3,000. По оси 9 на отм. минус 3,000 к блоку примыкает тоннель для транспортирования угля на склад. Здание имеет сложную конфигурацию в плане. Конструктивно здание можно разделить на несколько частей: – углеприемные ямы в осях 1÷2;

Изм.	Кол.уч.	Лист	№ док.	Подп.	Дата

027/42-П/23-КПС/О $\Phi$ А92/2023-КР.ТЧ

подстанцию ПС 6/0,4 кВ в осях  $6\div9$  ряды  $A\div Б$ . Углеприемные ямы в осях  $1\div2$ : Углеприемные ямы, расположенные в осях 1÷2 ряды Б÷Д, представляют собой два углеприемных бункера из монолитного железобетона. Имеются две линии углеподготовки для раздельного приема и переработки угля ГЖ и Ж. Над бункерным отделением выполнен навес в металлическом каркасе с общими размерами в плане 6,0×15,0м. Отметка низа балки покрытия +17,500. Основная часть здания в осях 2÷9 ряды Б÷Д: Основная часть здания одноэтажная с подвалом. Выполнена в металлическом каркасе с общими размерами в плане15,0×37,0м. Отметка низа балки покрытия +12,100, отметка пола подвала минус 3,000. В осях 3÷9 здание оборудовано мостовым краном грузоподъемностью 16т для монтажа и ремонта оборудования. На отметке 0,000 расположены два ленточных конвейера для подачи угля на дробилку. Фундаменты – железобетонные стаканного типа под колонны. Колонны каркаса – металлические по рядам Б и Д выполнены из сварных двутавров. Связи по колоннам каркаса – металлические двухветьевые крестовые выполнены из прокатных уголков  $100 \times 100 \times 8$ , соединенные между собой планками. Фахверковые колонны – металлические по оси 9 выполнены из сварных двугавров. Подкрановые балки - металлические, составного двутаврового сечения, выполнены по серии 1.426.2-7. Балки покрытия – металлические двускатные сварные. Высота балки в средине пролета 1100мм, на опоре – 300мм. Прогоны по балкам покрытия – металлические выполнены из швеллеров №24 с шагом 3,0м. Покрытие – металлический профилированный лист с минераловатным утеплителем. Стеновое ограждение – по ряду Б, по ряду Д и оси 9 выполнены трехслойные стеновые панели типа «сэндвич» толщиной 170мм с кирпичным цоколем, по оси 2 кирпичная кладка марки M100 на растворе марки M75. Кровля – мягкая рулонная. Тепловой пункт в осях 9÷10 ряды В÷Д: В конструктивном исполнении здание бескаркасное с несущими кирпичными стенами. Здание двухэтажное. Отметка низа плит покрытия +8,450. Фундамент – железобетонный ленточный. Стены – кирпичная кладка из кирпича марки М100 на растворе марки М75 толщиной 380мм. Плиты перекрытия – монолитные железобетонные. Плиты покрытия – сборные железобетонные размерами 1,5х6,0м выполнены по серии 1.465.1-7/84. Кровля – мягкая рулонная. Подстанция ПС 6/0,4 кВ в осях 6÷9 ряды А÷Б: В конструктивном исполнении здание бескаркасное с несущими кирпичными стенами. Минимальная отметка низа балки покрытия +3,750, максимальная +4,080. Фундамент – железобетонный ленточный. Стены кирпичная кладка из кирпича марки М100 на растворе марки М75 толщиной 380мм. Балки покрытия – металлические выполнены из двутавров №26. . Прогоны по балкам покрытия металлические выполнены из швеллера №16. Покрытие – металлический профилированный лист. Уровень ответственности сооружения – повышенный.

- основную часть здания в осях  $2 \div 9$  ряды  $\mathbf{F} \div \mathbf{\Pi}$ ; - тепловой пункт в осях  $9 \div 10$  ряды  $\mathbf{B} \div \mathbf{\Pi}$ ; -

Инв. № подл. Подп. и дата

Кол.уч. Лист

№ док.

Подп.

Взам. инв.

#### Коридор и галерея на склад рядового угля:

Галерея от углеподготовки на склад рядового угля представляет собой надземное наклонное сооружение. Длина горизонтальной проекции галереи 20,857 м, ширина 8,4 м, угол наклона 9 градусов. Пролетные строения выполнены из сварных двугавровых балок, металлические опоры: плоские шарнирные и неподвижную которые опираются на (анкерную). В галерее выполнены ходовые трапы с ограждением, конструкции конвейера ограждены. Фундаменты опор - монолитные железобетонные. Неподвижная (анкерная) опора - представляет собой пространственную конструкцию высотой 3,462 м, состоящую из плоской опоры и подкоса, стойки выполнены из прокатных двугавров, соединенных между собой системой связей из прокатных уголков. Подкос выполнен из прокатных уголков 125х9 мм и 75х6 мм. Плоские шарнирные опоры - металлические, стойки выполнены из прокатных двугавров, соединенных между собой системой связей из прокатных уголков. Несущие балки пролетных строений - металлические, выполненные из сварных двугавров (стенка 900х12 мм, полки 400х20 мм), усилены ребрами жесткости. Балки перекрытия - металлические, выполнены из сварных двугавров (стенка 280х6 мм, полки 120х10 мм).

Связи по верхним поясам несущих балок пролетных строений - металлические, выполненные из прокатных уголков 125х9 мм. Плиты перекрытия - сборные железобетонные ребристые, выполненные по серии ПК-01-88 «Сборные железобетонные плиты для покрытий производственных зданий. Рабочие чертежи». Балки покрытия - металлические, выполненные из прокатных двутавров № 35Шl, с шагом 3,0 м. Стены - кирпичная кладка толщиной 380 мм; утепленные, с обшивкой из профилированного листа. Кровля, совмещенная с покрытием - металлический профилированный лист с утеплителем по прогонам из швеллеров № 16.

#### Склад рядового угля:

Здание склада рядового угля предназначено для приема, складирования рядового угля в два штабеля и подачи его конвейером на главный корпус для обогащения. Склад рядового угля представляет собой одноэтажное здание габаритными размерами в плане по осям 36,0x162,0м, с максимальной отметкой по коньку кровли плюс 20,000. За отм. 0,000 принята отм. чистого пола здания, что соответствует абсолютной отметке 244,000. По ряду А в осях 9-10 к зданию примыкает галерея ленточного конвейера с углеприемных ям, по оси 19 в рядах А-Ж к зданию склада примыкает здание РП, под зданием склада расположен железобетонный тоннель подачи угля на здание главного корпуса. В осях 9-10 расположена лестничная клетка, выполненная в

Изм. Кол.уч. Лист № док. Подп. Дата

Взам. инв.

дата

Подп. и

нв. № подп.

площадки, выполненные из металлоконструкций. По конструктивным решениям здание каркасного типа. Рамы каркаса металлические Г образной формы переменного двугаврового сечения, соединенные в верхней части здания в виде шатра. Пространственная жесткость и устойчивость каркаса обеспечивается жесткими узлами сопряжения рам каркаса с фундаментами, вертикальными и горизонтальными связями между рамами, прогонами. Пространственная жесткость и устойчивость каркаса лестничной клетки обеспечивается жесткими узлами сопряжения стоек с фундаментами, балок со стойками и вертикальными связями между стойками. Фундаменты – монолитные железобетонные столбчатые под рамы каркаса и стойки фахверка. Класс бетона фундаментов В15. Рамы каркаса – металлические из сварных двугавров переменного сечения с толщиной стенки 8,0мм и толщиной полки 12,0мм. Прогоны – металлические коробчатого сечения из двух прокатных швеллеров №24. Связи – металлические составного сечения из 2-х спаренных прокатных уголков 160х100х12 и листа  $\delta$ =12мм (до отм. плюс 3,000) и из 2-х спаренных прокатных уголков 160х100х10 и листа  $\delta=10$ мм (выше отм. плюс 3,000). Стеновое ограждение – по рядам A и Ж монолитное железобетонное толщиной 600мм высотой 3,0м из бетона класса Б15; по осм 1 и 19 цокольная часть с отм. 0,000 до отм. плюс 1,200 - кирпичная кладка толщиной 300мм, выше металлический профлист. Стойки фахверка – металлические из прокатных двугавров 35Б2. Металлоконструкции рабочих площадок – балки - металлические из проката различного профиля, горизонтальные связи – крестовые из спаренных прокатных уголков 90х5, настил – стальной лист. Металлоконструкции лестничной клетки – стойки – из прокатных двутавров, балки - из проката различного профиля, связи между стойками – из спаренных прокатных уголков. Металлоконструкции аэрационного фонаря – стойки – составного сечения из прокатных швеллеров №24, балки и прогоны – из прокатных швеллеров №24 одиночные и составного сечения, связи между стойками – из прокатных уголков 50х5. Покрытие – металлический профлист. Отмостка – асфальтобетонная по щебеночному основанию. Перемещение угольной массы к разгрузочным воронкам питателей из удаленных участков склада производится бульдозерами, для въезда которых предусмотрены ворота в торцах склада. Заполнение каждого штабеля производится при помощи барабанной разгрузочной тележки, установленной на распределительном ленточном конвейере с шириной ленты 1200мм. Перемещение тележки вдоль фронта склада осуществляется тяговой лебедкой. Разгрузка штабелей предусматривается качающимися питателями, которые расположены в два ряда по длине склада. Для естественной вентиляции склад по всей длине оборудован аэрационным

металлическом каркасе. На отм. плюс 13,200 и на отм. плюс 9,600 расположены рабочие

Инв. № подл. Подп. и дата Взам. инв.

Изм. Кол.уч. Лист № док. Подп. Дата

027/42-П/23-КПС/ОФА92/2023-КР.ТЧ

фонарем. Уровень ответственности здания (в соответствии с Федеральным Законом №384-ФЗ «Технический регламент о безопасности зданий и сооружений») повышенный.

#### Тоннель, коридор и галерея подачи угля в главный корпус:

Тоннель, коридор и галерея подачи угля в главный корпус АО «ОФ «Антоновская» предназначены для размещения двух конвейеров, служащих для транспортировки угля в главный корпус. Галерея подачи угля в главный корпус: Галерея представляет собой комплекс из двух параллельных галерей, выполненных по единой конструктивной схеме на общих опорах. Галерея - надземное наклонное двухпролетное сооружение (длины пролетов в плане 16,659; 17,214м) с консольными участками 4,17 и 3,447м, общая длина галереи в плане 41,49м, ширина 9,0м угол наклона 17°. Несущие конструкции пролетных строений выполнены из сварных двугавровых балок и поперечных рам. В помещениях галереи предусмотрены по две противопожарные перегородки. Помещения галереи отапливаемые. Конструкции галереи Фундаменты под опоры – монолитные железобетонные. Опоры галереи – двух типов: подвижные (ОП1, ОП2) и неподвижная (ОП3). Неподвижная опора выполнена из монолитного бетона. Подвижные опоры металлические, представляют собой решетчатые плоские конструкции. Несущие балки пролетного строения – стальные сварные двугаврового сечения с двусторонними ребрами жесткости. Горизонтальные и вертикальные связи по балкам пролетных строений – в уровне верхнего пояса балок организована система горизонтальных связей с крестовой решеткой из стальных прокатных уголков 140х10. В пролете предусмотрены вертикальные связи-фермы прокатных уголков 63x6 50x5. Перекрытие керамзитобетонные плиты лоткового типа, опирающиеся на балки пролетных строений. Плиты размером 4,00х2,98м. Поперечные рамы галереи – стальные сварные арки двутаврового сечения (стенка 170х6мм и полки 90х8мм), установленные с шагом 3,0м. Арки опираются на закладные детали плит перекрытия. К стальным аркам крепятся конструкции конвейера. Связи и распорки по поперечным рамам галереи – стальные из прокатных уголков 80х6. Ограждающие конструкции – трехслойные панели типа «сэндвич» арочного типа. Снаружи по обеим сторонам галереи устроены металлические ходовые площадки.

Коридор подачи угля в главный корпус: Коридор представляет собой сооружение с несущими кирпичными стенами. Размеры коридора в плане по осям — 25,48×8,6м, переменной высоты. Фундаменты — фундаментные блоки. Стены — армированная кирпичная кладка толщиной 640мм. По стенам выполнены монолитные железобетонные пояса. Балки покрытия — металлические из прокатного двутавра № 35Ш1. Прогоны - металлические из прокатных

Изм. Кол.уч. Лист № док. Подп. Дата

Взам. инв.

дата

Подп. и

№ подл.

027/42- $\Pi/23$ - $K\Pi C/O\Phi A92/2023$ -KP.TH

швеллеров №24 и №14 (крайние прогоны). Покрытие – металлические профилированные листы с минераловатным утеплителем между ними.

Тоннель подачи угля в главный корпус: Тоннель представляют собой монолитное железобетонное сооружение длиной 170,0м. Поперечные размеры тоннеля 3,80 (h)×8,20 м (внутренние размеры). Днище (фундамент) – монолитная железобетонная плита. Стены – монолитные железобетонные толщиной 600 мм. Перекрытие – монолитное железобетонное толщиной 800 мм. По верху перекрытия выполнена битумная гидроизоляция и уложен шлакобетон. Выход из тоннеля (в осях 19-20/) представляет собой здание с габаритными размерами в плане 3,3х10,58м. Несущими конструкциями выхода из тоннеля являются кирпичные стены. Покрытие выполнено из бетона по профилированному листу (несъемная опалубка из профлиста). Уровень ответственности сооружения повышенный.

#### Главный корпус:

Главный корпус с энергоблоком и емкостью для реагентов представляет собой предназначенный оборудования комплекс, для размещения технологического вспомогательных служб. Главный корпус одноэтажный, состоит из двух секций: основной цех (ряды А-Ж, оси 1-9) размерами в плане 48,00 х 30,00м, максимальной высотой по коньку 28,35м и цех флотации и обезвоживания отходов флотации (ряды А-Ж, оси 9/1-15) размерами в плане 32,70 х 30,0м максимальной высотой по коньку 19,347м. Помещение энергоблока (ряды Е-И, оси 1-6) трехэтажное, размерами в плане 6,85 х 30,00м, максимальной высотой по коньку 16,0м. Помещение емкости для реагентов (ряды A1-A, оси 7-9/1) одноэтажное, размерами в плане 7,50 х 12,00м, максимальной высотой до низа балки покрытия 6,9м. Внутри здания главного корпуса расположены этажерки из металлоконструкций с площадками для размещения и обслуживания технологического оборудования. В рядах А-Е, оси 9-14 рас □положен радиальный сгуститель с диаметром чаши 22,0м. За условную отметку 0.000 принята отметка чистого пола здания главного корпуса, что соответствует абсолютной отметке 241.000. В основном цехе установлено технологическое оборудование. Подача угля в главный корпус осуществляется по двум ленточным конвейерам, с шириной лент 1200мм со склада рядового угля. По ряду А в осях 13-14 примыкает галерея отгрузки концентрата на склад, по оси 15 в рядах А-Б примыкает галерея отгрузки породы. Главный корпус:. Колонны - металлические из сварных двугавров различного сечения (с толщиной стенок 20, 16 и 14мм и толщиной полок 18, 16, 12мм). Балки покрытия – металлические двухскатные пролетом 30м высотой на опоре 947мм из сварных двутавров переменного сечения (с толщиной стенок 8мм и толщиной полок 12 и 14мм). Стойки фахверка - металлические из сварных двутавров различного сечения (с толщиной стенок 12мм и

дата Подп. и № подл.

Взам. инв.

Кол.уч. Лист № док. Подп.

прокатных профилей. Связи по колоннам – металлические из 2-х спаренных прокатных уголков 100х7 и из 2-х спаренных прокатных уголков 90х7 (таврового сечения). Связи по балкам покрытия – металлические из 2-х спаренных прокатных уголков 90х7 (таврового сечения). Прогоны – металлические из прокатных швеллеров №18. Стеновое ограждение – до отм. плюс 1,200 выполнены из трехслойных железобетонных панелей с пенопластом в качестве утеплителя. Выше отм. плюс 1,200 стены состоят из трехслойных панелей типа «Сэндвич». Покрытие (кровля) – из трехслойных металлических панелей с толщиной утеплителя 160мм. Водосток с кровли главного корпуса – внутренний. Отмостка – асфальтобетонная по щебеночному основанию. Металлоконструкции рабочих площадок – балки - металлические из проката различного профиля, горизонтальные связи – крестовые из спаренных прокатных уголков 90х5, настил – стальной лист. Подкрановые балки – двутавры 35Б2 по серии 1.426.2-7 вып. 3., монорельсы 36М. В главном корпусе установлены два мостовых крана грузоподъемностью 20т в осях 1-9 и грузоподъемностью 5т в осях 9-15. Помещение энергоблока Фундаменты – монолитные железобетонные ленточные. Колонны – металлические из сварных двугавров (с толщиной стенок 16мм и толщиной полок 14мм). Балки покрытия – металлические из прокатных двугавров №35Б2. Балки перекрытия (отм. плюс 3,540 и отм. плюс 9,040) – металлические из сварных двугавров различного сечения. Стеновые ригели – металлические из прокатных уголков 63х5. Связи – металлические из 2-х прокатных уголков 90х6 и 2-х прокатных уголков 63х5 (коробчатого сечения). Стены – кирпичные толщиной 250мм из кирпича марки М100 на растворе марки М50, с армированными пилястрами. Снаружи стены утеплены плитами из стекловолокна толщиной 100мм и обшиты стальным профилированным листом. Покрытие – из сборных железобетонных плит с круглыми пустотами размером 1,2х3,0м. Перекрытие - из сборных железобетонных плит с круглыми пустотами размером 1,2х3,0м. Кровля – из рубероида на битумной мастике. Водосток – наружный организованный. Отмостка – асфальтобетонная по щебеночному основанию. Помещение емкости для реагентов Фундаменты – монолитные железобетонные ленточные. Балки покрытия – металлические из прокатных двутавров №40Б2. Прогоны – металлические из прокатных швеллеров №24. Стены – кирпичные толщиной 510мм из кирпича марки М100 на растворе марки М50. Покрытие (кровля) – из трехслойных металлических панелей с толщиной утеплителя 160мм. Водосток с кровли – наружный организованный. Отмостка асфальтобетонная по щебеночному основанию. Уровень ответственности здания соответствии с Федеральным Законом №384-ФЗ «Технический регламент о безопасности зданий и сооружений») повышенный.

толщиной полок 16мм). Стеновые ригели – металлические сложного составного сечения из

Инв. № подл. Подп. и дата

Лист

№ док

Кол.уч.

Подп.

Взам. инв.

027/42- $\Pi/23$ -K $\Pi$ C/O $\Phi$ A92/2023-KP.T $\Psi$ 

#### Галерея подачи угля на склад концентрата:

Галерея подачи угля на склад концентрата АО «ОФ «Антоновская» предназначена для размещения подвесного ленточного конвейера с шириной транспортерной ленты 1,2м, который обеспечивают подачу угля от главного корпуса на склад концентрата. Длина галереи в плане по осям 80,0м, ширина 3,6м, угол наклона  $6^{\circ}20$ /. Галерея представляет собой надземное наклонное четырехпролетное сооружение (длины пролетов в плане 14,918; 17,89; 17,89м) с консольными участками длиной 5,422 и 6,0м. Несущие конструкции пролетных строений выполнены из сварных двутавровых балок и поперечных рам. Пролётные строения опираются на металлические опоры. Для удобства обслуживания вдоль конвейера установлены металлические ходовые трапы. В помещении галереи предусмотрены две противопожарные перегородки. Помещение галереи отапливаемое. Конструкции галереи: Фундаменты под опоры – монолитные железобетонные на естественном основании. Опоры галереи – металлические, двух типов: подвижные и неподвижная. Неподвижная опора ОП2 (ось 3) представляет собой решетчатую пространственную конструкцию, состоящую из плоской опоры и подкоса. Подвижные опоры ОП1 (ось 2), ОП3 (ось 4), ОП4 (ось 5) представляют собой решетчатые плоские конструкции. Балки пролетных строений – стальные сварные двугаврового сечения. Горизонтальные и вертикальные связи по балкам пролетных строений – стальные из прокатных уголков. Перекрытие – керамзитобетонные плиты лоткового типа КПЭ-40-1, опирающиеся на балки пролетных строений, плиты размером 4,00х2,98м. Поперечные рамы галереи – стальные сварные арки двугаврового сечения (стенка 170х6мм и полки 90х8мм), установленные с шагом 3м, рамы опираются на закладные детали плит перекрытия. Связи и распорки по поперечным рамам галереи – стальные из прокатных уголков 90х8. Ограждающие конструкции – трехслойные панели типа «сэндвич» арочного типа. Снаружи по обеим сторонам галереи устроены металлические ходовые Уровень площадки. ответственности сооружения повышенный.

#### Склад концентрата:

Здание склада концентрата предназначено для приема и хранения концентрата в два штабеля, емкостью 15000м3 каждый и подачи его ленточным конвейером на погрузку. Склад концентрата представляет собой одноэтажное здание габаритными размерами в плане по осям 36,0x162,0м, с максимальной отметкой по коньку кровли плюс 20,000. За отм. 0,000 принята отм. чистого пола здания, что соответствует абсолютной отметке 244,000. По оси 1 в рядах Ж-А на отм. плюс 13,200 к зданию склада примыкает галерея с главного корпуса, по оси 19 в рядах А-Ж примыкает здание РП выполненное из кирпичной кладки. Под складом расположен

Изм. Кол.уч. Лист № док. Подп. Дата

Взам. инв.

дата

Подп. и

№ подл.

027/42- $\Pi/23$ -K $\Pi$ C/O $\Phi$ A92/2023-KP.T $\Psi$ 

лестничная клетка, выполненная в металлическом каркасе. На отм. плюс 13,200 и на отм. плюс 9,600 расположены рабочие площадки, выполненные из металлоконструкций. конструктивным решениям здание каркасного типа. Рамы каркаса металлические Г□образной формы переменного двугаврового сечения, соединенные в верхней части здания в виде шатра. Пространственная жесткость и устойчивость каркаса обеспечивается жесткими узлами сопряжения рам каркаса с фундаментами, вертикальными и горизонтальными связями между рамами, прогонами. Пространственная жесткость и устойчивость каркаса лестничной клетки обеспечивается жесткими узлами сопряжения стоек с фундаментами, балок со стойками и вертикальными связями между стойками. Фундаменты – монолитные железобетонные столбчатые под рамы каркаса и стойки фахверка. Класс бетона фундаментов В15. Рамы каркаса – металлические из сварных двугавров переменного сечения с толщиной стенки 8,0мм и толщиной полки 12,0мм. Прогоны – металлические коробчатого сечения из двух прокатных швеллеров №24. Связи – металлические составного сечения из 2-х спаренных прокатных уголков  $160 \times 100 \times 10$  и листа  $\delta = 10$ мм (до отм. плюс 3,000) и из 2-х спаренных прокатных уголков 160х100х10 (выше отм. плюс 3,000). Стеновое ограждение – по рядам А и Ж монолитное железобетонное толщиной 600мм высотой 3,0м из бетона класса Б15; по осям 1 и 19 цокольная часть с отм. 0,000 до отм. плюс 1,200 - кирпичная кладка толщиной 300мм, выше металлический профлист. Стойки фахверка – металлические из прокатных двугавров №35Б2. Металлоконструкции рабочих площадок – балки - металлические из проката различного профиля, горизонтальные связи – крестовые из спаренных прокатных уголков 90х5, настил – стальной лист. Металлоконструкции лестничной клетки – стойки – из прокатных двугавров, балки - из проката различного профиля, связи между стойками – из спаренных прокатных уголков. Металлоконструкции аэрационного фонаря – стойки – составного сечения из прокатных швеллеров №24, балки и прогоны – из прокатных швеллеров №24 одиночные и составного сечения, связи между стойками – из прокатных уголков 50х5. Покрытие – металлический профлист. Отмостка – асфальтобетонная по щебеночному основанию. Заполнение каждого штабеля концентрата производится при помощи барабанной разгрузочной тележки, установленной на распределительном ленточном конвейере с шириной ленты 1200мм. Перемещение тележки вдоль фронта склада осуществляется тяговой лебедкой. Разгрузка штабелей предусматривается качающимися питателями, которые расположены в два ряда по длине склада. Для естественной вентиляции склад по всей длине оборудован аэрационным фонарем. Уровень ответственности здания (в соответствии с Федеральным Законом №384-ФЗ «Технический регламент о безопасности зданий и сооружений») повышенный.

железобетонный тоннель подачи концентрата на здание перегрузки. В осях 9- 11 расположена

Инв. № подл. Подп. и дата

Кол.уч. Лист

Подп.

№ док.

Взам. инв.

027/42-П/23-КПС/ОФА92/2023-КР.ТЧ

#### Галерея подачи породы в бункеры:

Галерея подачи породы в бункер АО «ОФ «Антоновская» предназначена для размещения подвесного ленточного конвейера с шириной транспортерной ленты 1,0м, который обеспечивают подачу породы от главного корпуса в бункер породы. Длина галереи в плане 50,5м, ширина 3,6м, угол наклона 6°. Галерея представляет собой надземное наклонное многопролетное сооружение. Пролетные строения выполнены из разрезных сварных двутавровых балок и поперечных рам. Пролётные строения опираются на металлические плоские шарнирные опоры и неподвижную (анкерную). Конструкции галереи: Фундаменты опор – монолитные железобетонные ростверки на сваях. Неподвижная (анкерная) опора ОП-1 – представляет собой пространственную конструкцию, состоящую из плоской опоры и подкоса, стойки плоской опоры выполнены из сварных двугавров, соединенных между собой связевой решеткой из прокатных уголков. Ветви подкоса выполнены из прокатных уголков крестового сечения. Плоские шарнирные опоры ОП-2, ОП-3 – металлические, стойки выполнены из сварных двутавров, соединенных между собой связевой решеткой из прокатных уголков. Несущие балки пролетных строений – металлические, выполнены из сварных двугавров. Сечение балки в осях 1-2 - стенка 1500х8мм, полки 320х30мм; сечение балки в осях 2-3 стенка 1100х8мм, полки 360х20мм. Горизонтальные связи по несущим балкам пролетных строений – стальные крестовые из прокатных уголков 140х9. Вертикальные связи по несущим балкам пролетных строений – стальные из прокатных уголков 63х5. Перекрытие – сборные керамзитобетонные корытообразные плиты КПЭ-40-1 толщиной 300мм. Поперечные рамы галереи - металлические, округлого очертания, выполнены из сварных двутавров (стенка 170х6мм и полки 90х8мм). Связи и распорки по поперечным рамам галереи – выполнены из прокатных уголков 80х6. Стеновое ограждение – выполнено из арочных стеновых панелей толщиной 100мм, трехслойное, облицовка из профилированного гнутого листа и утеплителя. Окна – деревянные рамы с двойным остеклением. Уровень ответственности сооружения – повышенный.

#### Бункер породы:

Взам. инв.

дата

Подп. и

№ подл.

Здание бункера породы состоит из металлического каркаса, в котором смонтированы приемные бункеры-2 шт., предназначенные для накопления отходов с фабрики и последующей выдачи в автотранспорт и далее в породные отвалы. Емкость бункеров — 600 м3 . Подача породы в бункеры с главного корпуса производится ленточным конвейером с шириной транспортерной ленты B=1200 мм, разгрузка бункеров — качающимися питателями ПК-2.6- 10 (2 шт.), загрузка самосвалов производится через выгрузочное устройство. Здание бункера

Изм. Кол.уч. Лист № док. Подп. Дата

027/42-П/23-КПС/ОФА92/2023-КР.ТЧ

породы отдельно стоящее, каркасное, многоэтажное, отапливаемое (выше отм. плюс 5,400). Размеры в плане  $-6,00 \times 12,00 \text{ м}$ . Отметка низа ограждающей конструкции плюс 4,400, отметка верха – плюс 25,200 м. По фасаду 1-3 на отм. плюс 19,230 м к сооружению примыкает галерея арочного типа, идущая с главного корпуса, в которой установлен ленточный конвейер, для транспортировки породы. Устойчивость каркаса бункера породы в поперечном и продольном направлении обеспечивается жестким сопряжением колонн с фундаментами под каркас, жесткими дисками перекрытий и вертикальными рамными связями. За условную отметку 0,000 принята отметка чистого пола здания, что соответствует абсолютной отметке 233,000. Фундаменты – монолитный железобетонный ростверк на свайном основании из бетона класса В15. Колонны – металлические, составного по высоте сечения, выполнены из сварных двутавров. Конструкция колонн К-1 по оси 2 – стенки 740х20мм, полки - 680х30мм. Конструкция колонн К-2 по осям 1 и 3 стенки – 740х20мм, полки - 400х30мм. Балки покрытия – металлические, выполнены из прокатных двугавров №45Б1. Балки перекрытий металлические, выполнены из сварных двугавров (с толщиной стенок 16 и 20мм и толщиной полок 20мм) и прокатных швеллеров №30. Прогоны – металлические, выполнены из прокатного швеллера №18. Стеновые ригели – металлические, сложного составного сечения из прокатных профилей (прокатные швеллера №16 и прокатный уголок 100х8). Связи металлические, выполнены из прокатных уголков 125х10, соединенные связевой решеткой из прокатных уголков 50х6 (на отм. 0,000 и плюс 15,400) и коробчатого сечения 100х100 и 140х140 (на отм. плюс 18,800). Стеновое ограждение – каркасные трехслойные стеновые панели типа «Сэндвич». Перекрытия – монолитное железобетонное толщиной 600мм из бетона класса В15 (отметка верха перекрытия плюс 10,200) и монолитное железобетонное толщиной 80мм из бетона класса В15 (отметка верха перекрытия плюс 5,400). Покрытие – металлический профлист с утеплителем из минераловатных плит, толщиной 200мм. Кровля – мягкая рулонная. Металлоконструкции рабочих площадок (отм. плюс 18,800, отм. плюс 13,200) – балки металлические из проката различного профиля, горизонтальные связи - крестовые из спаренных прокатных уголков, настил – просечно - вытяжной лист. Лестницы – металлические, наружные, примыкают по фасаду Б-А от отм. 0,000 до отм. плюс 18,800. Уровень ответственности здания (в соответствии с Федеральным Законом №384-ФЗ «Технический регламент о безопасности зданий и сооружений») повышенный.

#### Тоннель, коридор и галерея от склада концентрата на перегрузку:

Тоннель, коридор и галерея подачи угля со склада концентрата на перегрузку АО «ОФ «Антоновская» предназначены для размещения двух подвесных ленточных конвейеров с

<b></b>					
Изм.	Кол.уч.	Лист	№ док.	Подп.	Дата

Взам. инв.

дата

Подп. и

. № подл.

027/42- $\Pi/23$ -K $\Pi$ C/O $\Phi$ A92/2023-KP.T $\Psi$ 

шириной транспортерной ленты 1,2м, которые обеспечивают подачу угля от здания склада концентрата до здания перегрузки.

Галерея подачи угля со склада концентрата на перегрузку: Сооружение представляет собой комплекс из двух параллельных галерей, выполненных по единой конструктивной схеме на общих опорах. Галереи - надземные наклонные многопролетные (длины пролетов в плане 17,973) с консольными участками 3,14м и 3,875м, общая длина галереи в плане по осям 115м, ширина 9,0м угол наклона к горизонту 3°. Несущие конструкции пролетных строений выполнены из разрезных сварных двутавровых балок. В помещении каждой галереи предусмотрены по две противопожарные перегородки. Помещения галереи отапливаемые. Фундаменты под опоры – монолитные железобетонные. Неподвижные опоры ОПН-1, ОПН-2 – выполнены из монолитного железобетона. Плоские шарнирные опоры ОП-1, ОП-2, ОП-4, ОП-5 металлические, стойки выполнены из сварных двутавров (стенка 490x10мм, полки 200x12мм), соединенных между собой связевой решеткой из прокатных уголков. Несущие балки пролетного строения - стальные сварные двугаврового сечения с двусторонними ребрами жесткости. Горизонтальные и вертикальные связи по балкам пролетных строений – в уровне верхнего пояса балок организована система горизонтальных связей с крестовой решеткой из стальных прокатных уголков 140х10. В пролете предусмотрены вертикальные связи-фермы из прокатных уголков 75х8 и 50х5 мм. Перекрытие – керамзитобетонные плиты лоткового типа КПЭ-40-1, опирающиеся на балки пролетных строений. Плиты размером 4,0х2,98м с опорными бортами высотой 0,8м. Поперечные рамы галереи – стальные сварные арки двутаврового сечения (стенка 170х6мм и полки 90х8мм), установленные с шагом 3,0м. К стальным аркам крепятся конструкции конвейера. Связи и распорки по поперечным рамам галереи – стальные из прокатных уголков 100х8. Ограждающие конструкции – выполнено из арочных стеновых панелей толщиной 100мм, панели трехслойные с утеплителем из полужестких минераловатных плит и облицовкой из профилированного гнутого листа. Снаружи по обеим сторонам галереи устроены металлические ходовые площадки.

Коридор подачи угля со склада концентрата на перегрузку Коридор представляет собой сооружение с несущими кирпичными стенами. Размеры коридора в плане по осям — 8,4×9,5м, отметка верха балок покрытия плюс 0,530. За относительную от □метку 0,000 принята отметка автодороги, проходящей по верху тоннеля, что соответствует абсолютной отметке 240,000. Фундаменты — железобетонные. Стены — армированная кирпичная кладка толщиной 640мм из кирпича марки М100 на растворе М75. По стенам на отметках плюс 0,170 и минус 3,675 выполнены монолитные железобетонные пояса. Балки покрытия — металлические из сварных двутавров. Прогоны покрытия - металлические из прокатных швеллеров №24, шаг прогонов

Изм. Кол.уч. Лист № док. Подп. Дата

Взам. инв.

дата

Подп. и

нв. № подп.

2,850м. Покрытие – выполнено из металлических профилированных листов с минераловатным утеплителем между ними.

Тоннель подачи угля со склада концентрата на перегрузку: Тоннель представляет собой подземное монолитное железобетонное сооружение. Размеры поперечного сечения тоннеля 3,0 (h)×8,6 м по внутренним стенам. Отметка низа монолитной плиты покрытия тоннеля минус 1,200. Конструкции тоннеля Днище (фундамент) – монолитная железобетонная плита. Стены – монолитные железобетонные толщиной 600 мм. Покрытие – монолитное железобетонное толщиной 800 мм. По верху покрытия выполнена битумная гидроизоляция и уложен шлакобетон. Уровень ответственности сооружения – повышенный.

#### Перегрузка:

Здание перегрузки АО «ОФ «Антоновская» используется для размещения технологического оборудования, предназначенного для перегрузки концентрата с ленточных конвейеров галерей со склада концентрата на ленточный конвейер галереи подачи на погрузочный пункт.

Здание перегрузки трехэтажное, прямоугольной формы в плане, с общими размерами

по осям 6,0x15,0 м. Отметка низа балок покрытия +12,800, перекрытия выполнены на отметках +4,800 и +8,400. За условную отм.0,000 принят уровень чистого пола первого этажа здания, что соответствует абсолютной отм. 234,300. Со стороны ряда А в осях 2-3 к зданию пристроена металлическая маршевая лестница из прокатных элементов, лестничные марши, площадки, ограждения выполнены по серии 1.450.3-3 «Стальные лестницы, площадки, стремянки и ограждения» выпуски 0, 1. Здание оборудовано подвесной кран-балкой грузоподъемностью 2,0 т на отметке + 12,200. По конструктивным решениям здание перегрузки выполнено в металлическом каркасе пролетом 6,0 м, пространственная жесткость конструкций в поперечном направлении обеспечивается совместной работой поперечных рам, продольном - установкой вертикальных связей по колоннами, балками перекрытий и прогонами покрытия. Фундаменты выполнены отдельностоящими, монолитными железобетонными, на сваях. Колонны каркаса - металлические, сварные двутаврового сечения, выполнены из листового проката (стенка -380х14 мм, полки -250х20 мм). Колонны фахверка - металлические, составные коробчатого сечения из прокатных швеллеров №40. Вертикальные связи - металлические, связи выполнены в рядах А и Б оси 2-3 крестовые составного сечения из двух прокатных равнополочных уголков 100х7. Ригели каркаса выполнены из прокатных двутавров № 50Б1. Балки перекрытий металлические, выполнены из прокатных и сварных элементов. Перекрытия - монолитные

металлические, выполнены из металлические, выполнены из

Взам. инв.

дата

027/42- $\Pi/23$ - $K\Pi C/O\Phi A92/2023$ -KP.TH

железобетонные толщиной 100 мм по несъемной опалубке из профилированного листа. Балки покрытия - металлические, выполнены из прокатных двугавров №40Б2. Прогоны покрытия - металлические, выполнены из прокатных профилей: двугавра №30Б1 и швеллера №30. Покрытие, совмещенное с кровлей - мягкая рулонная по профилированному листу с организованным водостоком. Стены - в рядах А-Б оси 1-2 стены первого этажа выполнены толщиной 380 мм из кирпича марки М100 на растворе М75. Стеновое ограждение - выше отметки +4,000 по всей высоте здания выполнены панели стеновые трехслойные толщиной 170 мм с общивкой из стальных профилированных листов и утеплителем толщиной 100 мм. В местах примыкания галерей к зданию перегрузки общивка стеновых панелей с наружной стороны выполнена из тонколистовой гладкой стали.

Взам. инв. №								
Подп. и дата								
Инв. № подл.	Изм.	Кол.уч.	Лист	№ док.	Подп.	Дата	027/42-П/23-КПС/ОФА92/2023-КР.ТЧ	Тист 26
							Формат А4	

#### Галереи:

Прочность, устойчивость и пространственная неизменяемость конструкций галереи достигается путем устройства неподвижной опоры в продольном направлении. В поперечном за счет устройства вертикальных связей между опорами. Арочные конструкции в продольном направлении соединяются распорками с устройством связевых блоков. В горизонтальной плоскости – устройство связей по верхнему поясу балок.

#### Погрузочный пункт:

Прочность, устойчивость и пространственная жесткость конструкций обеспечивается рамной системой каркаса, вертикальными связями по колоннам, балками перекрытий и прогонами покрытия.

#### Пункт укатки угля в вагонах:

Прочность, устойчивость и пространственная жесткость конструкций обеспечивается вертикальными связями по колоннам, балками перекрытий и прогонами покрытия.

#### Блок углеприемных ям и углеподготовки:

Прочность и устойчивость подпорных стен обеспечивается за счет жестких узлов сопряжения стены с плитной частью подошвы, за счет устройства контрфорсов и пригруза грунтом обратной засыпки подошвы подпорной стены.

Прочность, устойчивость и пространственная жесткость конструкций обеспечивается рамной системой каркаса, вертикальными связями по колоннам, балками перекрытий и прогонами покрытия.

#### Склад рядового угля и склад концентрата:

Прочность, устойчивость и пространственная жесткость и устойчивость каркаса обеспечивается жесткими узлами сопряжения рам каркаса с фундаментами, вертикальными и горизонтальными связями между рамами, прогонами.

Изм.	Кол.уч.	Лист	№ док.	Подп.	Дата		

Взам. инв.

дата

Подп. и

№ подл.

027/42-П/23-КПС/ОФА92/2023-КР.ТЧ

#### Главный корпус:

Геометрическая неизменяемость и устойчивость вдоль пролётов обеспечивается вертикальными связями по колоннам, поперёк каркаса — за счёт жёсткого сопряжения колонн с фундаментами и ригелями. Геометрическая неизменяемость и устойчивость покрытия обеспечивается системой горизонтальных и вертикальных связей.

#### Бункер породы:

Устойчивость каркаса бункера породы в поперечном и продольном направлении обеспечивается жестким сопряжением колонн с фундаментами под каркас, жесткими дисками перекрытий и вертикальными рамными связями.

#### Перегрузка:

Геометрическая неизменяемость и пространственная жесткость конструкций в поперечном направлении обеспечивается совместной работой поперечных рам, а в продольном - установкой вертикальных связей по колоннами, балками перекрытий и прогонами покрытия.

Все работы вести с учетом СП 70.13330.2012 «СНиП 3.03.01-87 Несущие и ограждающие конструкции». Монтаж стальных конструкций вести на болтах нормальной точности и на монтажной сварке. Строповка, внутризаводское транспортирование, погрузка на транспортные средства, разгрузка и монтаж конструкций должны выполняться приемами, исключающими повреждения конструкций.

Офактуренные поверхности необходимо защищать от повреждения и загрязнения; крепежные изделия следует хранить в закрытом помещении, рассортированными по видам и маркам.

В случае повреждения конструкций допускается выправлять деформированные конструкции способами, исключающими образование вмятин, выбоин и других повреждений на поверхности проката.

Запрещаются ударные воздействия на сварные конструкции при температуре ниже минус 25°C.

В случае нарушения антикоррозийного покрытия, места повреждений должны быть тщательно очищены от шлака, ржавчины и др. и окрашены заново соответствующими составами.

Инв. № подл. подп. и дата Взам. инв.

Кол.уч. Лист № док.

Подп.

Дата 027/42-П/23-КПС/ОФА92/2023-КР.ТЧ

## 8 Описание конструктивных и технических решений подземной части объекта капитального строительства

#### Галерея подачи угля на погрузочный пункт:

Фундаменты опор – монолитные железобетонные ростверки на сваях и естественном основании.

#### Погрузочный пункт:

Фундаменты – монолитные железобетонные на естественном основании.

#### Пункт укатки угля в вагонах:

Фундаменты – монолитные железобетонные столбчатые.

#### Блок углеприемных ям и углеподготовки:

Сооружение подпорной стенки состоит из секций (по 5шт. с каждой стороны здания), выполненных из монолитного железобетона. Для щебеночной подушки в основании фундаментов применен щебень прочных не размягчаемых пород. Для засыпки за подпорной стенкой использован дренирующий грунт прочных не размягчаемых пород. Вдоль подпорной стенки, со стороны засыпки, выполнен дренаж из каменной наброски с обсыпкой мелким щебнем с выпуском воды в асбоцементные трубки, забетонированные в стене. Для сбора воды к дренажу предусмотрено устройство водонепроницаемого экрана из жирной мятой глины. Швы между секциями подпорной стенки и между подпорной стенкой и стеной здания блока углеприемных ям и углеподготовки с обеих сторон проконопачено паклей, пропитанной битумом и заделано битумной мастикой, снаружи швов установлены металлические компенсаторы из оцинкованной стали.

Фундаменты здания – железобетонные стаканного типа под колонны.

#### Коридор и галерея на склад рядового угля:

Фундаменты опор - монолитные железобетонные.

#### Склад рядового угля и склад концентрата:

Фундаменты – монолитные железобетонные столбчатые под рамы каркаса и стойки фахверка.

#### Тоннель, коридор и галерея подачи угля в главный корпус:

Тоннель - Днище (фундамент) — монолитная железобетонная плита. Стены — монолитные железобетонные толщиной 600 мм. Перекрытие — монолитное железобетонное толщиной 800 мм.

Изм.	Кол.уч.	Лист	№ док.	Подп.	Дата		

Взам. инв.

дата

Подп. и

нв. № подл.

027/42-П/23-КПС/О $\Phi$ А92/2023-КР.ТЧ

Коридор - Фундаменты – фундаментные блоки.

Фундаменты под опоры – монолитные железобетонные.

#### Главный корпус:

Фундаменты – монолитная железобетонная плита.

# Галерея подачи угля на склад концентрата:

Фундаменты под опоры – монолитные железобетонные на естественном основании.

### Галерея подачи породы в бункеры:

Фундаменты опор – монолитные железобетонные ростверки на сваях

#### Бункер породы:

Фундаменты – монолитный железобетонный ростверк на свайном основании из бетона класса В15.

### Тоннель, коридор и галерея от склада концентрата на перегрузку:

Фундаменты – монолитные железобетонные.

## Перегрузка:

Фундаменты - выполнены отдельностоящими, монолитными железобетонными, на сваях.

Взам. инв. №								
Подп. и дата								
Инв. № подл.	Изм.	Кол.уч.	Лист	№ док.	Подп.	Дата	027/42-П/23-КПС/ОФА92/2023-КР.ТЧ	Лист 30
							Формат А4	

# 9 Описание и обоснование принятых объемно-планировочных решений зданий и сооружений объекта капитального строительства

Объемно - планировочные и конструктивные решения проектируемых объектов приняты с учетом особенностей функционального назначения групп помещений, технико-экономической целесообразности, рационального соотношения площадей помещений, их конфигурации, оптимальной функциональной связи, категорий по взрывопожароопасности, обеспечения безопасной эвакуации, в соответствии с требованиями действующих нормативных документов.

Принятые в проекте объемно-планировочные решения сформированы с учетом:

функционального назначения здания (сооружения) в целом;

номенклатуры и взаимосвязи различных групп помещений;

обеспечения нормативных требований по размещению здания на генплане;

обеспечения необходимых пожарных разрывов и проездов;

обеспечения нормативных санитарно-гигиенических условий для посетителей и работников комплекса;

обеспечения пожарной безопасности и своевременной эвакуации посетителей и работников комплекса.

Габаритные размеры зданий (сооружений), их этажность, высота, площадь, степень огнестойкости соответствуют требованиям Федерального закона № 123-ФЗ «Технический регламент о требованиях пожарной безопасности», а также других действующих нормативных документов.

В соответствии с заданием на проектирование проектом предусмотрено компактное размещение различных групп помещений в одном здании с целью уменьшения площади застройки и сокращения площади наружных ограждающих конструкций.

Взам. инв. Ј								
Подп. и дата								
Инв. № подл.	Изм.	Кол.уч.	Лист	№ док.	Подп.	Дата	027/42-П/23-КПС/ОФА92/2023-КР.ТЧ	Лист
-	 				<u></u>		Формат А4	

Обоснование номенклатуры, компоновки и площадей основных производственных, экспериментальных, сборочных, ремонтных и иных цехов, а также лабораторий, складских и административно-бытовых помещений, иных помещений вспомогательного и обслуживающего назначения

Номенклатура, компоновка и площади помещений основного, вспомогательного и обслуживающего назначения приняты в соответствии с заданием Заказчика на проектирование, а также с учетом особенностей функционального назначения групп помещений, техникоэкономической целесообразности, рационального соотношения площадей помещений, их конфигурации, оптимальной функциональной связи, категорий по взрывопожароопасности, обеспечения безопасной эвакуации, в соответствии с требованиями действующих нормативных документов.

В соответствии с заданием на проектирование проектом предусмотрено компактное размещение различных групп помещений в одном здании с целью уменьшения площади застройки и сокращения площади наружных ограждающих конструкций. Размещение различных групп помещений по этажам здания также продиктована их функциональным назначением, рациональным соотношением их площадей, конфигурации, оптимальной функциональной связи, обеспечения безопасной эвакуации, а также в соответствии с требованиями действующих нормативных документов

Взам. инв. №								
Подп. и дата								
Инв. № подл.	Изм.	Кол.уч.	Лист	№ док.	Подп.	Дата	027/42-П/23-КПС/ОФА92/2023-КР.ТЧ	Лист 32
							Формат А4	

11 Обоснование проектных решений и мероприятий, соблюдение требуемых теплозащитных характеристик ограждающих конструкций; снижение шума и вибраций; гидроизоляцию и пароизоляцию помещений; снижение загазованности помещений; удаление избытков тепла; соблюдение безопасного уровня электромагнитных и иных излучений; соблюдение санитарно-гигиенических условий; пожарную безопасность; соответствие зданий строений и сооружений требованиям энергетической эффективности и требованиям оснащенности их приборами учета используемых энергетических ресурсов (за исключением зданий, строений, сооружений, на которые требования энергетической эффективности и требования оснащенности их приборами учета используемых энергетических ресурсов не распространяются)

С целью соблюдения норм энергетической эффективности и исключению потерь теплоэнергоресурсов в соответствии с требованиями СП 50.13330.2012 «Тепловая защита зданий», при проектировании применены современные высокотехнологичные эффективные материалы и конструкции, обеспечивающие высокие показатели по теплоизоляции.

При проектировании здания в составе ограждающих конструкций были применены материалы, сопротивление теплопередачи которых выше минимально допустимых значений, определенных по СП 50.13330.2012 «СНиП 23-02-2003 "Тепловая защита зданий".

Наружные стены выполнены из стеновых панелей типа «сэндвич» толщиной 150 мм с заполнением жестким минераловатным утеплителем по металлическим ригелям фахверка. Покрытие кровли выполнено из кровельных панелей типа «сэндвич» толщиной 200 мм с заполнением жестким минераловатным утеплителем по металлическим прогонам.

Наружные дверные блоки предусмотрены стальными утепленными.

Ворота предусмотрены стальными утепленными.

Оконные блоки ПВХ с двухкамерным стеклопакетом.

Для снижения уровня шума предусматривается применение звукоизолирующих многослойных ограждающих конструкций, в проемах — уплотнение по периметру притворов окон, дверей и ворот, установка технологического оборудования, не вызывающего шума и вибраций.

Воздействие локальной вибрации на персонал от оборудования отсутствует. Мероприятия по защите трудящихся от вибрации не предусматриваются.

Для снижения уровня шума и для обеспечения необходимого температурновлажностного режима в помещениях, ограждающие конструкции стен, полов и потолков

L							
ŀ							
							l
-							
	Изм	Копуч	Пист	№ пок	Подп.	Дата	ı

Взам. инв.

дата

Подп. и

нв. № подл.

027/42-П/23-КПС/ОФА92/2023-КР.ТЧ

Лист 33 предусмотрены выполнены с использованием эффективного минераловатного утеплителя, в соответствии с требованиями СП 50.13330.2012 «Тепловая защита зданий».

Проектные решения и мероприятия, обеспечивающие удаление избытков тепла, соблюдение безопасного уровня электромагнитных и иных излучений: не требуются.

Проектные решения и мероприятия, обеспечивающие соблюдение санитарно-гигиенических условий: предусмотрено естественное проветривание, санитарно-гигиеническая уборка помещений, естественное освещение. Санитарно-гигиенические условия выполнены в соответствии с СанПИН 2.2.4.548-96 «Гигиенические требования к микроклимату производственных помещений».

В соответствии с технологическими процессами и категорией по взрывопожарной и пожарной опасности зданий приняты объемно-планировочные и конструктивные решения, а также нормативная огнестойкость строительных конструкций, обеспечивающая безопасную эвакуацию людей из помещений при пожаре.

В комплекс противопожарных мероприятий входят:

применение строительных конструкций с требуемым пределом огнестойкости, в соответствии с принятой степенью огнестойкости, или доведение строительных конструкций до требуемого предела огнестойкости путем обработки их огнезащитными составами, если огнестойкость конструкции не соответствует требованиям пожарной безопасности;

обеспечение требуемым количеством эвакуационных выходов из зданий, помещений; выполнение требуемой ширины и высоты эвакуационных путей и выходов, обеспечение беспрепятственного движения людей, в соответствии с СП1.13130.2009 (п.4.2.5, 4.3.4);

применение на путях эвакуации пожаробезопасных отделочных материалов, в соответствии с требованиями п.4.3.2 СП 1.13130.2009.

Все несущие и ограждающие строительные конструкции, и материалы, применяемые в проекте, являются негорючими (металлические конструкции, бетон, минераловатный утеплитель, стальной профилированный лист).

Пределы огнестойкости строительных конструкций проектируемых зданий приняты в соответствии с требованиями табл. 21, 22 Федерального закона №123-ФЗ. «Классификация строительных конструкций по пределу огнестойкости» и указаны в графической части проекта.

4нв. № подл. п дата Взам. инв. №

Изм. Кол.уч. Лист № док. Подп. Дата

027/42-П/23-КПС/ОФА92/2023-КР.ТЧ

Лист

Энергетическая эффективность также достигается за счет применения в проекте комплекса следующих энергосберегающих мероприятий: использование компактных форм зданий, обеспечивающих существенное снижение расхода тепловой энергии на отопление; применение теплозащиты наружных ограждающих конструкций, соответствующей действующим требованиям; применение современных эффективных теплоизоляционных материалов для систем отопления; устройство тепловых входных узлов с тамбурами; утепление полов отапливаемых помещений на грунте и на перекрытиях, разделяющие помещения с различными температурными режимами. Лист 027/42-П/23-КПС/ОФА92/2023-КР.ТЧ

Взам. инв. №

Подп. и дата

Инв. № подл.

Кол.уч. Лист № док.

Подп.

Дата

35

# 12 Характеристика и обоснование конструкций полов, кровли, подвесных потолков, перегородок, а также отделки помещений

Полы производственных помещений предусмотрены бетонные с упрочняющим верхним слоем. Полы в помещениях с пребыванием людей с покрытием из линолеума.

Внутренняя отделка стен и потолков производственных помещений представлена панелями типа «сэндвич» с заводским полимерным покрытием.

Стены и перегородки бытовых помещений окрашены водоэмульсионными красками. Окраска перегородок из гипсокартонных листов предусмотрена по слою финишной гипсовой шпаклевки.

В бытовых помещениях предусматриваются подвесные потолки из гипсокартонных листов.

Материалы, принятые для внутренней отделки и устройства полов всех помещений, соответствуют действующим санитарно-эпидемиологическим, экологическим, эстетическим и противопожарным нормативным требованиям, а также назначению помещений.

1	
. № подп.	
∰         Изм.         Кол.уч.         Лист         № док.         Подп.         Дата   027/42-П/23-КПС/ОФА92/2023-КР.ТЧ Формат А4	Лист 36

# 13 Перечень мероприятий по защите строительных конструкций и фундаментов от разрушения

Защита железобетонных элементов от коррозии обеспечивается за счет применения бетона с маркой по морозостойкости и водонепроницаемости по СП 28.13330.2017 и ГОСТ 31384-2017.

Стальные конструкции окрасить эмалью XB-110 за 2 раза по грунтовке  $\Gamma\Phi$ -021 (ГОСТ25129-82). Общая толщина покрытия 120мкм. Степень очистки от окислов - 2 по ГОСТ9.402-80.

дата	
Подп. и д	
Б В В В В В В В В В В В В В В В В В В В	Лист 37

14 Описание инженерных решений и сооружений, обеспечивающих защиту территории объекта капитального строительства, отдельных зданий и сооружений объекта капитального строительства, а также персонала (жителей) от опасных природных и техногенных процессов

Расчет и конструирование сооружений выполнены в соответствии с требованиями СП 14.13330.2018, с учетом сейсмичности площадки строительства – 7 баллов.

Прочие техногенные и природные процессы отсутствуют.

14.1Перечень мероприятий по обеспечению соблюдения установленных требований энергетической эффективности к конструктивным решениям, влияющим на энергетическую эффективность зданий, строений и сооружений

Энергетическая эффективность также достигается за счет применения в проекте комплекса следующих энергосберегающих мероприятий: – использование компактных форм зданий, обеспечивающих существенное снижение расхода тепловой энергии на отопление; – применение теплозащиты наружных ограждающих конструкций, соответствующей действующим требованиям; – применение современных эффективных теплоизоляционных материалов для систем отопления; – применение ЕС-двигателей в системах вентиляции, что позволяет уменьшить потребление электроэнергии в 1,5-3 раза; – устройство тепловых входных узлов с тамбурами; утепление полов отапливаемых помещений на грунте и на перекрытиях, разделяющие помещения с различными температурными режимами.

Значения сопротивлений теплопередаче ограждающих конструкций. Для производственных помещений с температурой внутреннего воздуха +10 °C:

Нормируемые значения сопротивления теплопередаче:

- для стен, цоколя здания Ro тр =  $2,57 \text{ м}^2$ °C/Bт;
- для покрытия (и перекрытия над проездом) Ro  $tp = 3,46 \text{ m}^2 \text{ C/Bt}$ ;
- для окон с Ro тр=  $0.4 \text{ м}^2$ °C/Вт;
- для дверей (ворот) Ro  $\mathrm{Tp} = 0.6 \; \mathrm{M}^2 \, \mathrm{^{\circ}}\mathrm{C/BT};$

Приведенные значения сопротивления теплопередаче:

- для стен здания  $Ro = 3.17 \text{ м}^2 \text{ °C/BT}$ ;
- для цоколя галерей  $Ro = 3.43 \text{ м}^2 \text{ °C/BT};$

Изм.	Кол.уч.	Лист	№ док.	Подп.	Дата	

Взам. инв.

дата

Подп. и

№ подл.

027/42-П/23-КПС/ОФА92/2023-КР.ТЧ

Лист 38

- для перекрытия над проездом  $Ro = 4,0 \text{ м}^2 ^{\circ} \text{C/Bt};$
- для покрытия  $Ro = 4.18 \text{ м}^2 \text{°C/BT}$ ;
- для окон  $Ro = 0,461 \text{ м}^2 \text{°C/BT};$
- для дверей  $Ro = 0.9 \text{ м}^2 \text{°C/Bt}$

## Для производственных помещений с температурой внутреннего воздуха +13 °C:

Нормируемые значения сопротивления теплопередаче:

- для стен, цоколя здания Ro  $\tau p = 2.73 \text{ м}^2 ^{\circ}\text{C/Bt};$
- для покрытия (и перекрытия над проездом) Ro  $tp = 3.67 \text{ M}^2 \text{ °C/Bt}$ ;
- для окон с Ro тр=  $0,42 \text{ м}^2$ °C/Вт;
- для дверей (ворот) Ro  $\tau p = 0.63 \text{ м}^2 \text{ °C/BT};$

Приведенные значения сопротивления теплопередаче:

- для стен здания  $Ro = 3.17 \text{ м}^{2} \text{ °C/BT};$
- для цоколя  $Ro=3,22 \text{ м}^2 \text{°C/BT}$ ;
- для перекрытия над проездом Ro = 4,0  $\text{м}^2$ °C/Bт;
- для пола по грунту Ro = 3,39  ${
  m M}^2{
  m ^\circ C/BT};$
- для покрытия  $Ro = 4.18 \text{ м}^2 \text{°C/BT};$
- для окон Ro =  $0,461 \text{ м}^2$ °C/Вт;
- для дверей  $Ro = 0.9 \text{ м}^{2} \text{°C/Bt}.$

# Для помещений с температурой внутреннего воздуха +22 °C:

Нормируемые значения сопротивления теплопередаче:

- для стен, цоколя здания Ro тр =  $3,22 \text{ м}^2$ °C/Bт;
- для покрытия (и перекрытия над проездом) Ro  $tp = 4.28 \text{ M}^2 \text{ C/Bt}$ ;
- для окон с Ro тр=  $0.48 \text{ m}^2$ °C/Bт;
- для дверей (ворот) Ro тр =  $0.72 \text{ м}^2$ °C/Bт;

Приведенные значения сопротивления теплопередаче:

- для стен здания  $Ro = 4,18 \text{ м}^2 \text{°C/Bt};$
- для цоколя  $Ro = 3,22 \text{ м}^{2} \text{°C/Bt};$
- для покрытия  $Ro = 5{,}19 \text{ м}^2{\,}^{\circ}\text{C/Bt};$
- для окон Ro =  $0.53 \text{ м}^2$ °C/Bт;
- для дверей  $Ro = 0.9 \text{ м}^2 ^{\circ} \text{C/Bt}.$

Изм.	Кол.уч.	Лист	№ док.	Подп.	Дата

Подп. и дата

027/42-П/23-КПС/ОФА92/2023-КР.ТЧ

## Для помещений с температурой внутреннего воздуха +15°C (главный корпус):

Нормируемые значения сопротивления теплопередаче:

- для стен, цоколя здания Ro тр =  $3.96 \text{ м}^2$ °C/Bт;
- для покрытия (и перекрытия над проездом) Ro  $tp = 5,29 \text{ m}^2 \text{ °C/Bt};$
- для окон с Ro тр=  $0.66 \text{ м}^2$ °C/Bт;
- для дверей (ворот) Ro  $\tau p = 0.63 \text{ м}^2 \text{ °C/BT};$

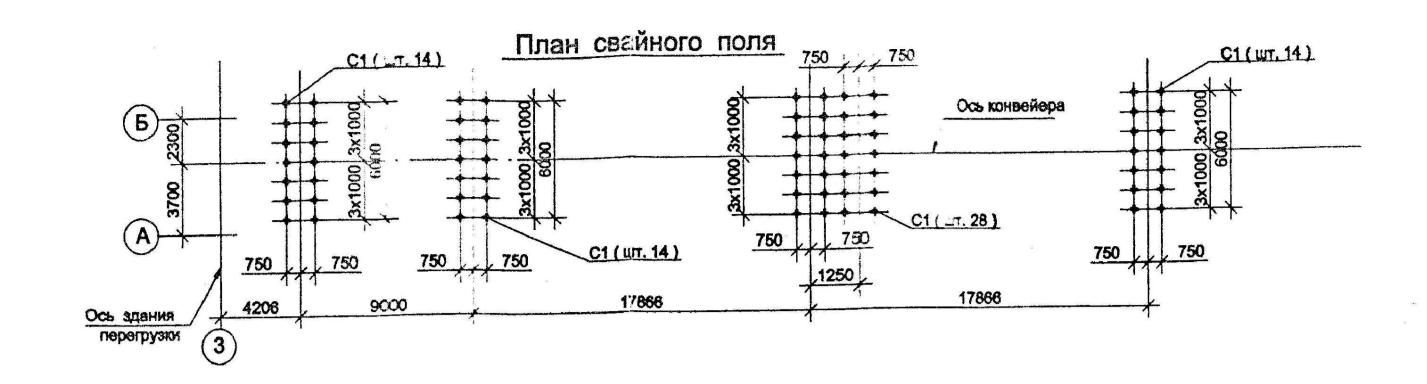
Приведенные значения сопротивления теплопередаче:

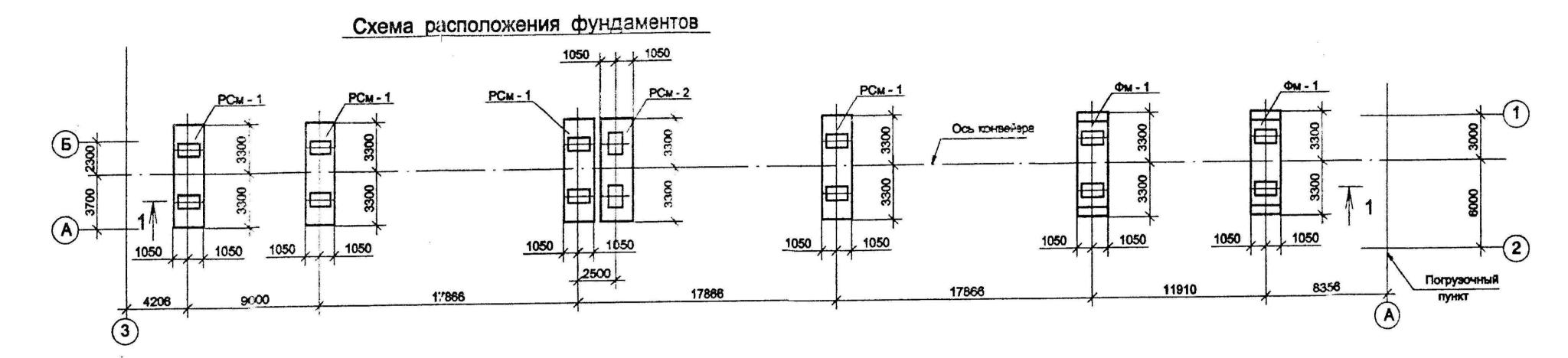
- для стен здания  $Ro = 4,18 \text{ м}^{2} \text{°C/BT};$
- для цоколя  $Ro = 4,54 \text{ м}^2 \text{°C/BT};$
- для покрытия  $Ro = 5.31 \text{ м}^2 ^{\circ}\text{C/Bt};$
- для перекрытия над проездом  $Ro = 3.32 \text{ м}^2 \text{ °C/BT};$
- для окон  $Ro = 0.737 \text{ м}^2 \text{°C/BT}$ ;
- для дверей  $Ro = 0.7 \text{ м}^2 \text{°C/Bt}.$

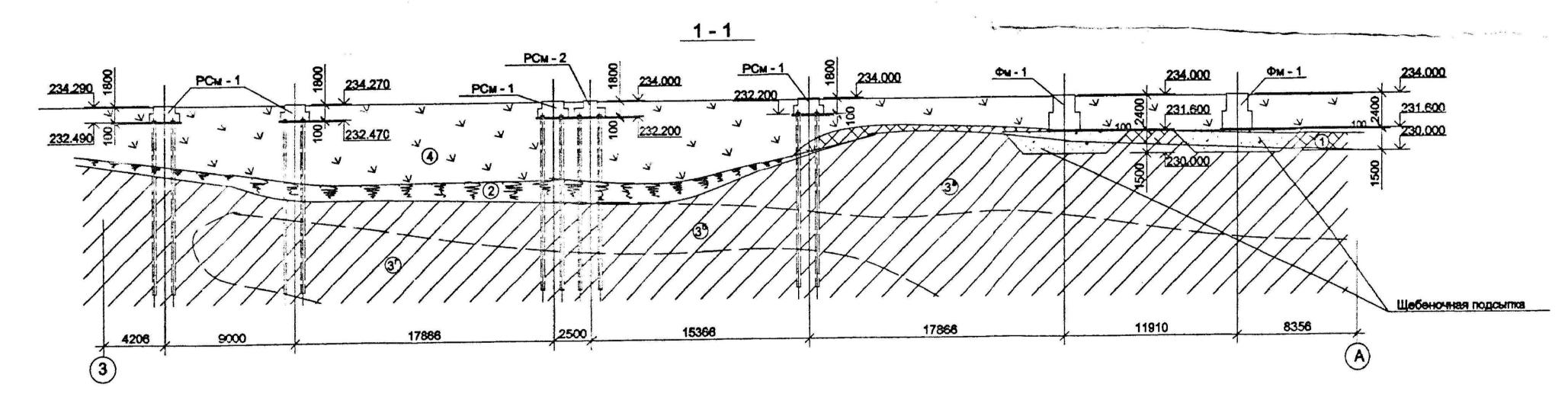
Взам. инв. №								
Подп. и дата								
Инв. № подл.	Изм.	Кол.уч.	Лист	№ док.	Подп.	Дата	027/42-П/23-КПС/ОФА92/2023-КР.ТЧ Формат А4	Лист 40

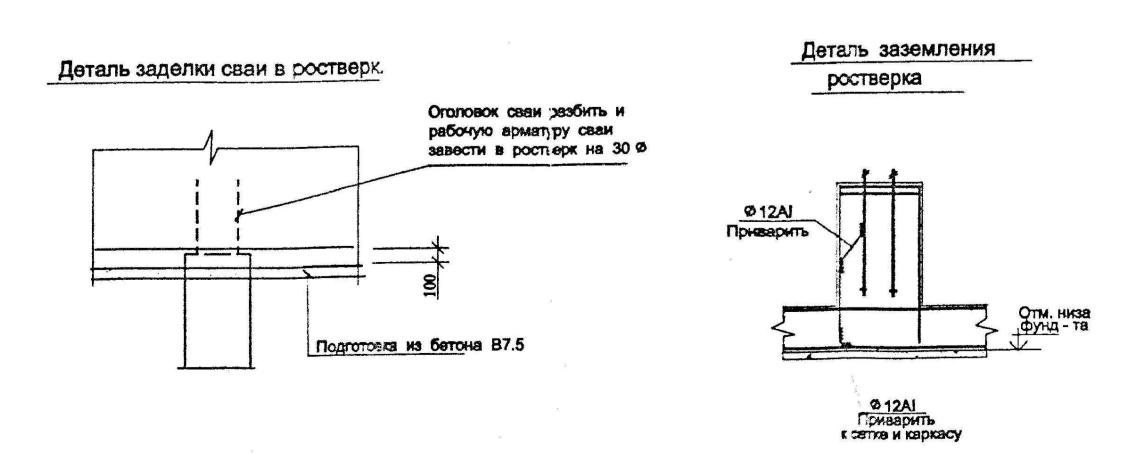
		Ta	аблица р	егистрации изме	енений			
11		Номера лист	ов (стран	иц)	Всего листов	Номер	п	П
Изм.	измененных	замененных	новых	аннулированных	(страниц) в док.		Подп.	Дата

одл. Подп. и дата Взам. инв. №							
Инв. № подл.	Изм.	Кол.уч.	Лист	№ док.	Подп.	Дата	027/42-П/23-КПС/ОФА92/2023-КР.ТЧ 4 Формат А4









	Арматурные и	зделия		Заклады	ные изделия	1	
Марка	Арматура кла	icca .		Прока	т марки		
элемента	Al	Alli		Cr3cn5 - 1	Вст3лг2	Bcero	Общий расход
	ГОСТ5781 - 82	FOCT5781 - 82	Bcero	ГОСТ 535 - 88	A STREET, STRE		
	Ø 8	Ø 16		L100x8	M38		
Фм - 1	95,7	462,5	558,2	120,8	124,0	224,8	783,0
PCM-1	80,2	473,0	553,2	120,8	124,0	224,8	778,0
PCm - 2	80,2	452,7	532,9	120,8	124,0	224,8	757,7

Спецификация элементов к схемам, расположенным на листе

Марка	Схуозначение	Наименования	Кол.	Macca eq., :	Приме чание
		Сборные конструкции			
C1	FOCT 19304.1 - 79	Свая С 12 - 30	70	2,73	
		Монолитные конструкции.			
Фм - 1	P350.01-2-AC1.4	Фундамент монолитный Фм - 1	2		
РСм - 1	P3:5.01-2-AC 1.4	Ростверк монолитный РСм - 1	4		
PC# - 2	7366.01-2-9C n. 4	Ростверк монолитный РСм - 2	1_		

Гю-эенный грунт

Суглинок делювиальный твердый и полутвердый

Суглинок тот же, но тугопластичный

Суглинок тот же, но текучегластичный

доведением до у ск = 1,6 m/м3.

Обратная засыпка местным непучинистым грунтом с послойным трамбованием ~ 30 см, с

1. Зсе отметки на фундаментах и ростверке выставлены абсолютные. 2. Под фундаментами и ростверком выполнить подготоеку из бетона марки В7,5 тольциной 100мм. 3. Сваи забивать на всю длину до достижения расчетного отказа е = 1,64, что будет соэтветствовать несущей способности свай Р = 20 тонн. Отказ подочитан для одиночного удара без подечи топлива штанговым дизель - молотом С - 330 с вессы ударной части Q=2,5т при высоте подъема H=1,8м. Расчетная высота подъема принята H=H<sub>1</sub> -0,6м.

 $\mathbf{s} = \frac{\mathbf{RmnFQH}}{\mathbf{P}(1/\mathbf{RmP+nF})} : \frac{\mathbf{Q} + 0.2\mathbf{q}}{\mathbf{Q} + \mathbf{q}}$ 

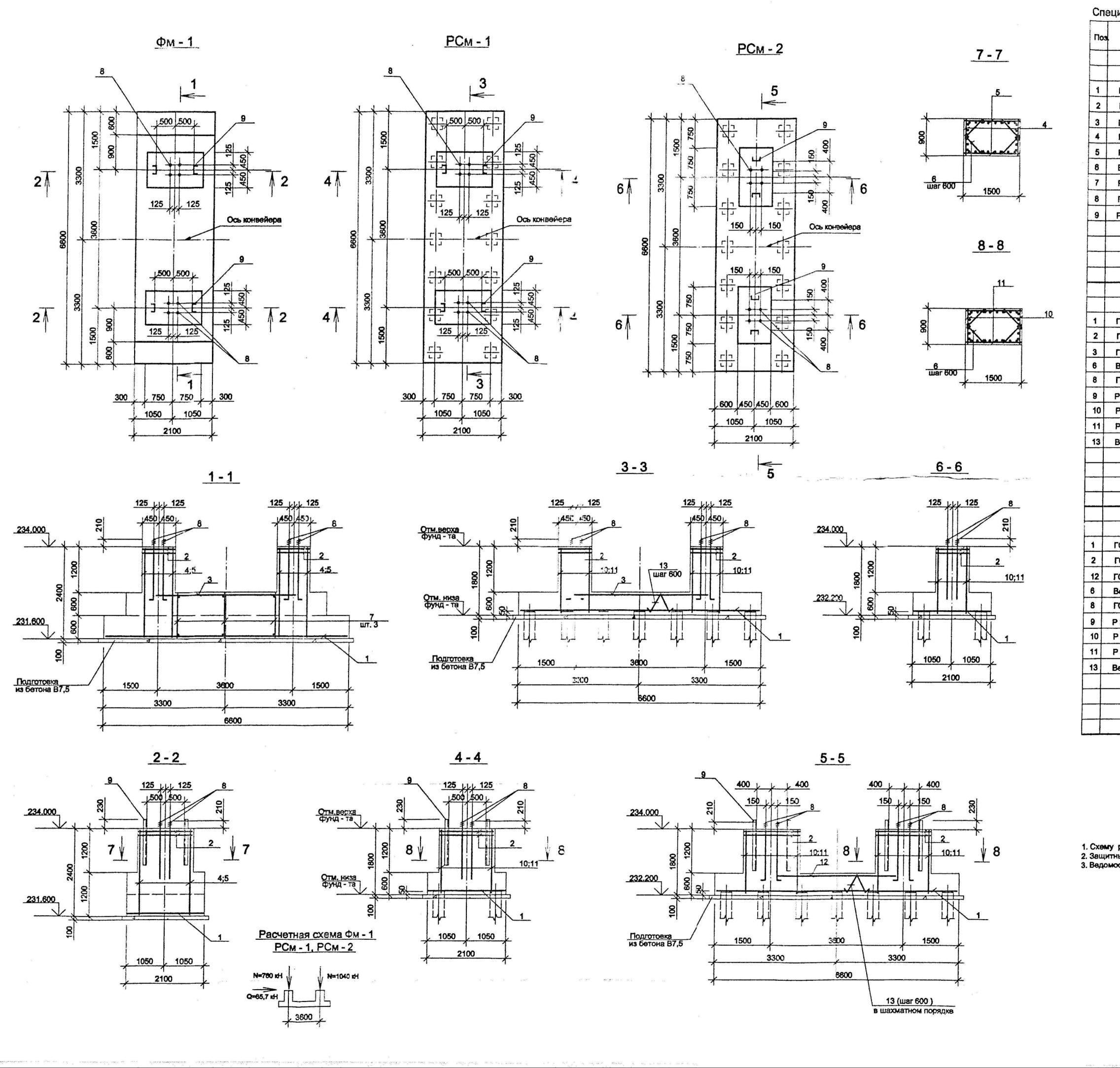
4. При других характеристиках молота отказ пересчитать.

5. Фундаменты и ростверк являются заземлителем.

Раскол стали деталей на заземление **©** 12AI -6 кв 6. Насылной грунт выбрать, фундаменты заглубить в коренные породы на 500-600 им

7. Основанием фундаментов являются сутлинки твердой и тутопластичной консистенции с показателем текучести  $J_c = 0.44$  при e = 0.795 (скв. 13) см. инженерногеологические изыскания шифр 1345/01.

> 027/42-Π/23-ΚΠC/ΟΦΑ92/2023-2-ΚΡ.ΓΥ "Площадка обогащения угля АО "ОФ "Антоновская" Изм. Кол. уч. Лист № док. Подп. Стадия Лист Листов Галерея подачи угля на погрузочный Проверил Схема расположения фундаментов 000 "Проект-Сервис"



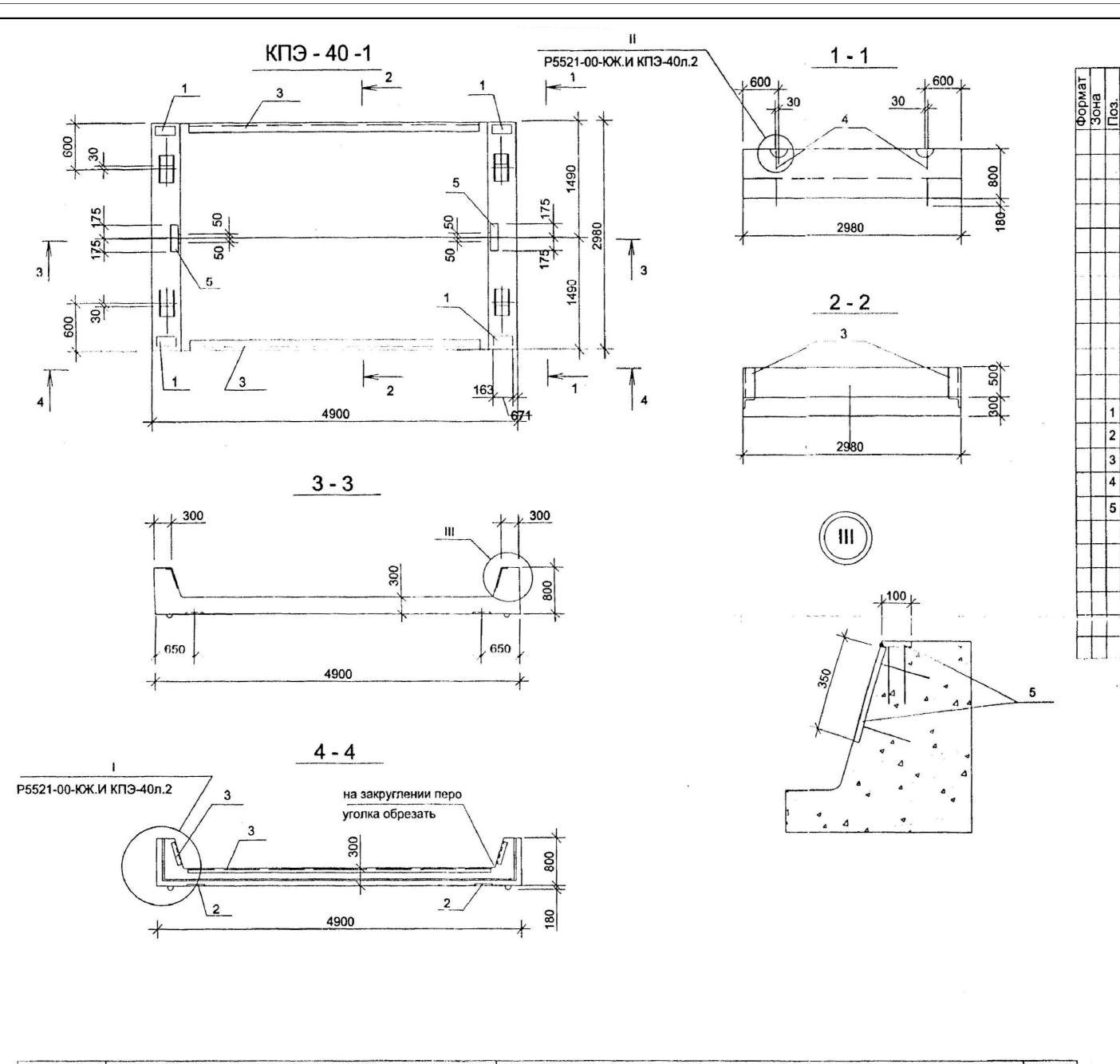
Спецификация элементов монолитной железобетонной конструкции

Поз	Обозначение	Наименование	Кол	Приме чание
		Фм - 1		
		Сборочные вдескым и детвли		
1	ΓΟCT 23279 - 85	2C 1001-200 (100) 205 x 655	1	
2	FOCT 23279 - 85	4C 84-100 85 x 145	4	
3	ΓΟCT 23279 - 85	2C 15AH 205 x 655 600	1	
4	P 366.01 - 2 - AC.H - KP1	Каркас плоский КР1	4	
5	Р 366.01 - 2 - AC.И - KP2	Каркас плоский КР2	4	
8	Ведомость деталей	Ø 8AJ L = 550	40	0,22
7	Р 386.01 - 2 - AC.И - KP3	Каркас плоский КРЗ	3	
8	ΓΟCT 24379.0 - 80	Болт 1.1 M38 x 1700	8	
9	Р 366.01 - 2 - AC.И - MH1	Изделие закладное МН1	4	
		Материалы:		-
		Бетон В15; F75	18,4	м3
4				·
		<u>PCM - 1</u>		
		Сборочные еднемны и детвли		
1	FOCT 23279 - 85	2C 15A(1-200(100) 205 x 855	1	
2	ГОСТ 23279 - 85	4C EU - 100 85 x 145	4	
3	ГОСТ 23279 - 85	2C 16AH 205 x 655 600	1	
6	Ведомость деталей	Ø 8A1 L = 550	32	0,22 ;
8	FOCT 24379.0 - 80	Болт 1.1 M36 x 1700	8	
9	Р 386.01 - 2 - AC.И - MH1	Изделие закладное МН1	4	
10	P 366.01 - 2 - AC.N - KP4	Каркас плоский КР4	4	
11	Р 366.01 - 2 - AC.И - KP5	Каркас плоский КР5	4	
13	Ведомость деталей	Ø 8AJ L = 1220	20	0,49 K
寸		Материалы:		
_		Бетон В15; F75	11,6	M <sup>3</sup>
$\dashv$		PCM - 2		
		Сборочные адичниы и детали		
1	ГОСТ 23279 - 85	2C 16AII - 200 (100) 205 x 655	1	
2	ГОСТ 23279 - 85	4C 8A - 100 85 x 145	4	
	FOCT 23279 - 85	2C 15A/8 205 x 655 -600	1	
12				
12	Ведомость деталей	Ø 8A) L = 550	32	0,22 K
			32 8	0,22 K
3	Ведомость деталей	Ø 8A) L = 550		0,22 ю
3	Ведомость деталей ГОСТ 24379.0 - 80	Ø 8A) L = 550 Болт 1.1 М36 x 1700	8	0,22 kg
3 3	Ведомость деталей ГОСТ 24379.0 - 80 Р 366.01 - 2 - АС.И - МН1	Ø 8A1 L = 550 Болт 1.1 М36 x 1700 Изделие закладное МН1	8	0,22 10
3 3	Ведомость деталей ГОСТ 24379.0 - 80 Р 368.01 - 2 - АС.И - МН1 Р 368.01 - 2 - АС.И - КР4	Ø 8A) L = 550 Болт 1.1 М36 x 1700 Изделие закладное МН1 Каркас плоский КР4	8 4 4	
3 3 9 10	Ведомость деталей  ГОСТ 24379.0 - 80  Р 366.01 - 2 - АС.И - МН1  Р 366.01 - 2 - АС.И - КР4  Р 366.01 - 2 - АС.И - КР5	Ø 8A1 L = 550  Болт 1.1 М36 x 1700  Изделие закладное МН1  Каркас плоский КР4  Каркас плоский КР5	8 4 4 4 4	0,22 kt

1. Схему расположения фундаментов см. черт. Р 368.01 - 2 - АС л. 3. 2. Защитный слой бетона для рабочей арматуры фундаментов - 35 мм. 3. Ведомость расхода стали на элемент см. черт. Р 366.01 - 2 - АС л. 3.

						027/42–Π/23–ΚΠC/ΟΦΑ92/2023–2–ΚΡ.ΓΥ					
						"Площадка обогащения угля АО "ОФ "Антоновская"					
Изм.	Кол. уч.	/lucm	№ док.	Подп.	Дата						
Разра	зраб. Самусева ЕДая 20.09.		20.09.23		Стадия	Лист	Листов				
Прове	יחנות	Caum	nh	12h	20 09 23	Галерея подачи угля на погрузочный					

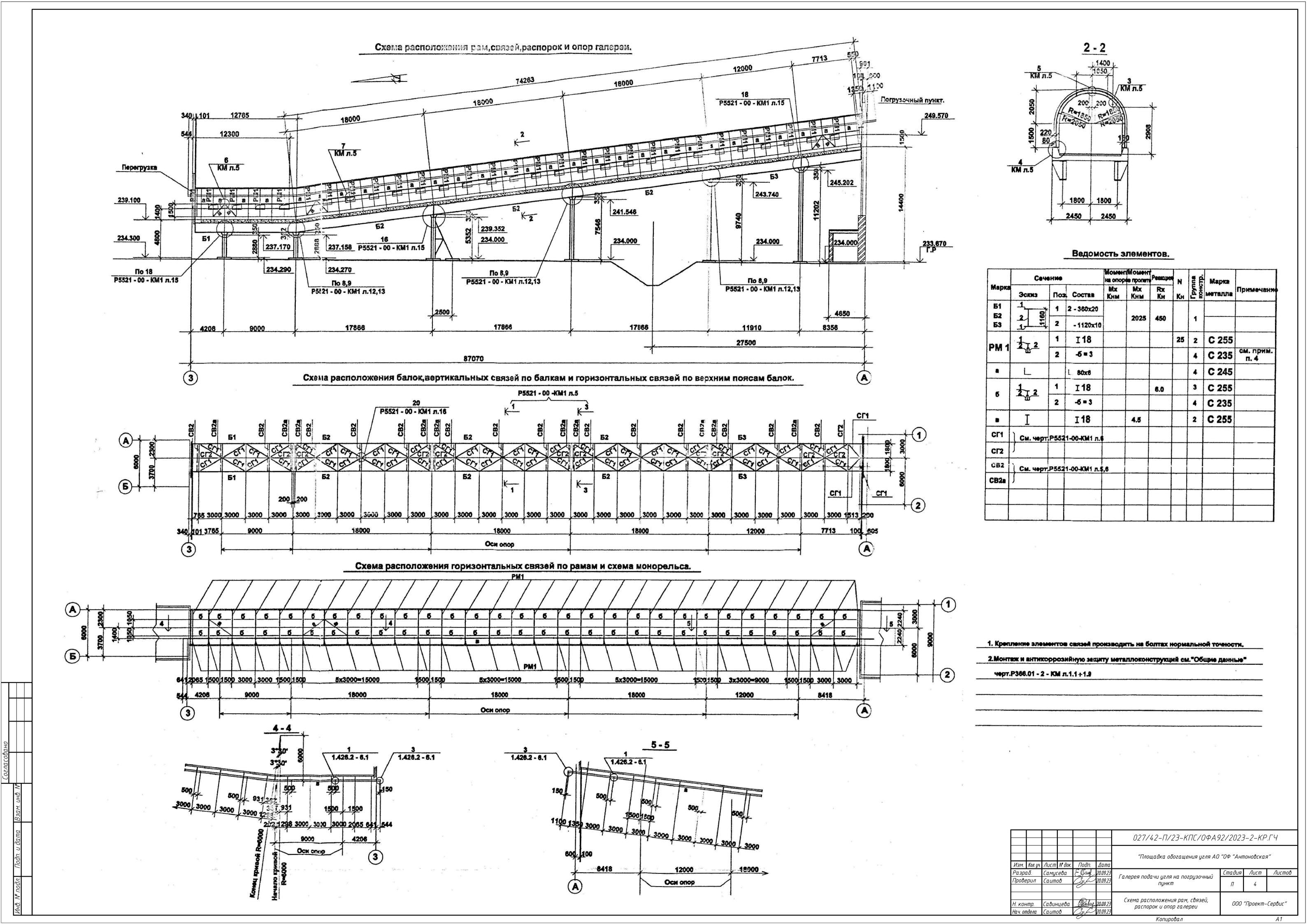
Фундаменты Фм-1, РСм-1, РСм-2 000 "Проект-Сервис"

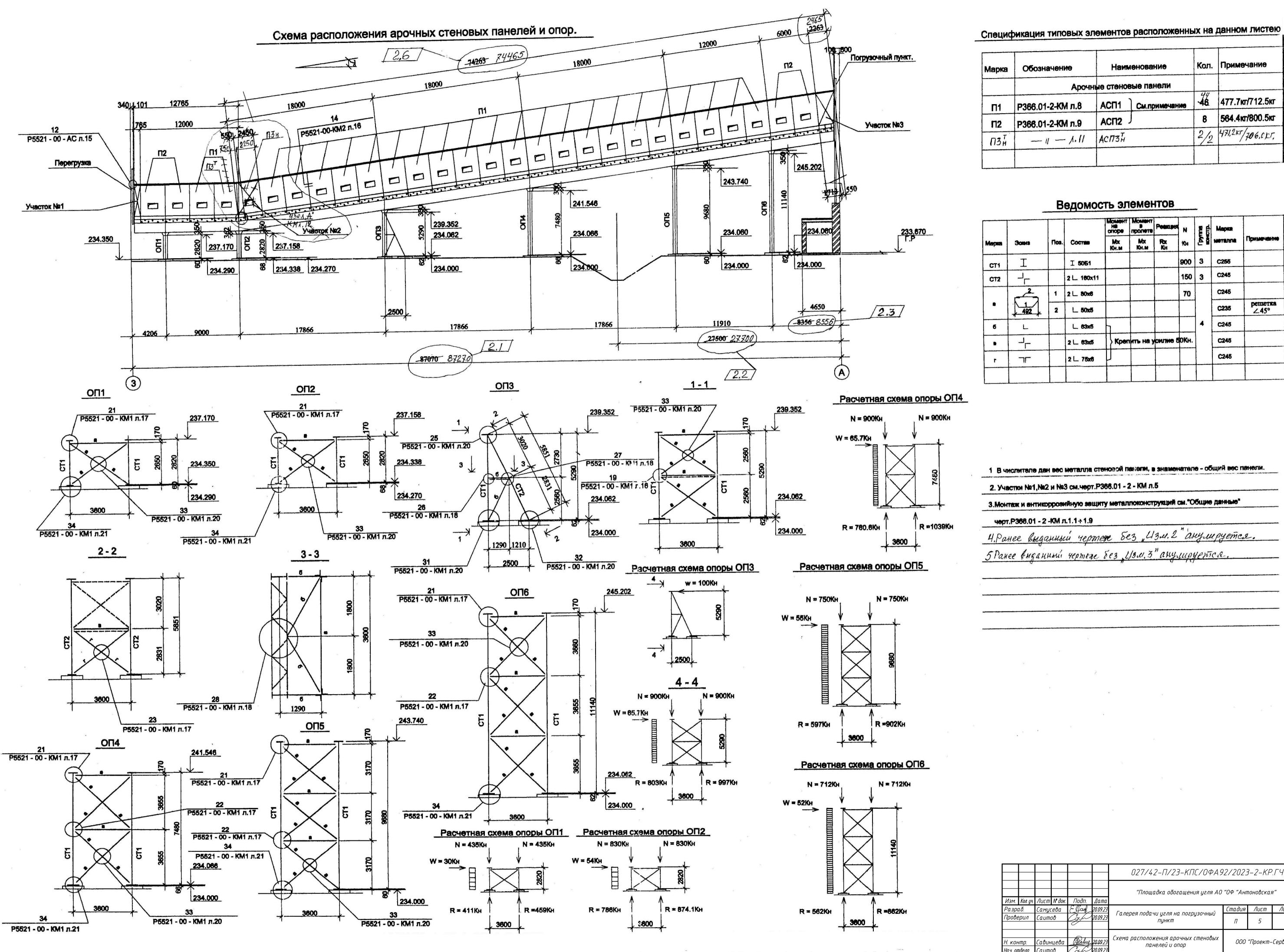


Формат	Зона	Поз.	Обозначение	Наименование	Кол	.Примечан
				Документация		
				Сборочный чертеж		
			Р5521-00-КЖ И ВД	Ведомость расхода стали		
			Р5521-00-КЖ ПЗ	Пояснительная записка		
			Р5521-00-КЖ.И КПЭ-40л.2	Узлы I,II		
			en level e de de de de de de de			* p
				Сборочные единицы		
			Р5521-00-КЖ.И КП1	Каркас пространственный КП2	1	5
				Изделие закладное		
		1	P5521-00-KЖ.И МН4	MH4	4	
		2	P5521-00-КЖ.И МН5	MH5	4	
		3	сер.1.400-15в.1.520-07	MH536	9.8	п.м.
		4	Р5521-00-КЖ.И П1	Петля подъема П1	4	
		5	сер.1.400-15в.1.140-01	MH127-2	1.4	п.м.
				Материалы		
			Керамзитобетон В12.5; F75; 🎖 су	х=1400кг/м	6,3	м <sup>3</sup>
	-	-				Internity to an incommunication of the Commission of the Commissio

				Изде	лие ар	матур	нов			-10			a and a second		Из,	делие з	аклад	ное					y		
			4	Арма	тура к	пасса	×	r				٨	рматур	а клас	eca				Про	окат м	арки			Общий	
Марка элемента		Al			A	111		В	oll	Всего		Al			AIII				·	<b>,</b>			Bcero	расход	
	roc1	5781-	82	Г	OCT57	781-82		гост	6727-80		roc	T5781	-82	го	CT578	1-82	гост	19903	-74'	C	245				
	ø6	ø8	Итого	ø 10	ø 16	Ø25	Итого	ø5	Итого		ø8	ø25	Итого	ø8	Ø 12	Итого	-ნ=10	<b>-6</b> =6	Июго	(100) 63x8	_75x6	Итого			
КПЭ-40-1	11.5	37.2	48.7	23.1	18.8	94.5	136.4	76.0	76.0	261.1	0.8	33.6	34.4	16.8		24.8		6.6		1	67.7	75.6	152.6	413.7	

ř														
						027/42-Π/23-ΚΠC/ΟΦΑ92/2023-2-ΚΡ.ΓΥ								
Изм.	Кол. уч.	/lucm	№ док.	Подп.	Дата	"Площадка обогащения угля АО "ОФ "Антоновская"								
Разри	<i>αδ</i> .	Самусева ЕДам		20.09.23	Галерея подачи угля на погрузочный	Стадия	Лист	Листов						
Прове	рил	Λ (Cαυποβ		Cgf	<i>20.09.23</i>	т илерея пооцча угля на погрузочный ПУНКТ	П	3						
Н. КОН Нач. оп		Савинцева Саитов				· ·		Mabu	<del>20.09</del> .23 20.09.23	Плита КПЭ-40-1	000 ′	"Проект-	-Сервис"	
						Κοπυροβαл	<u>-</u>		A2					



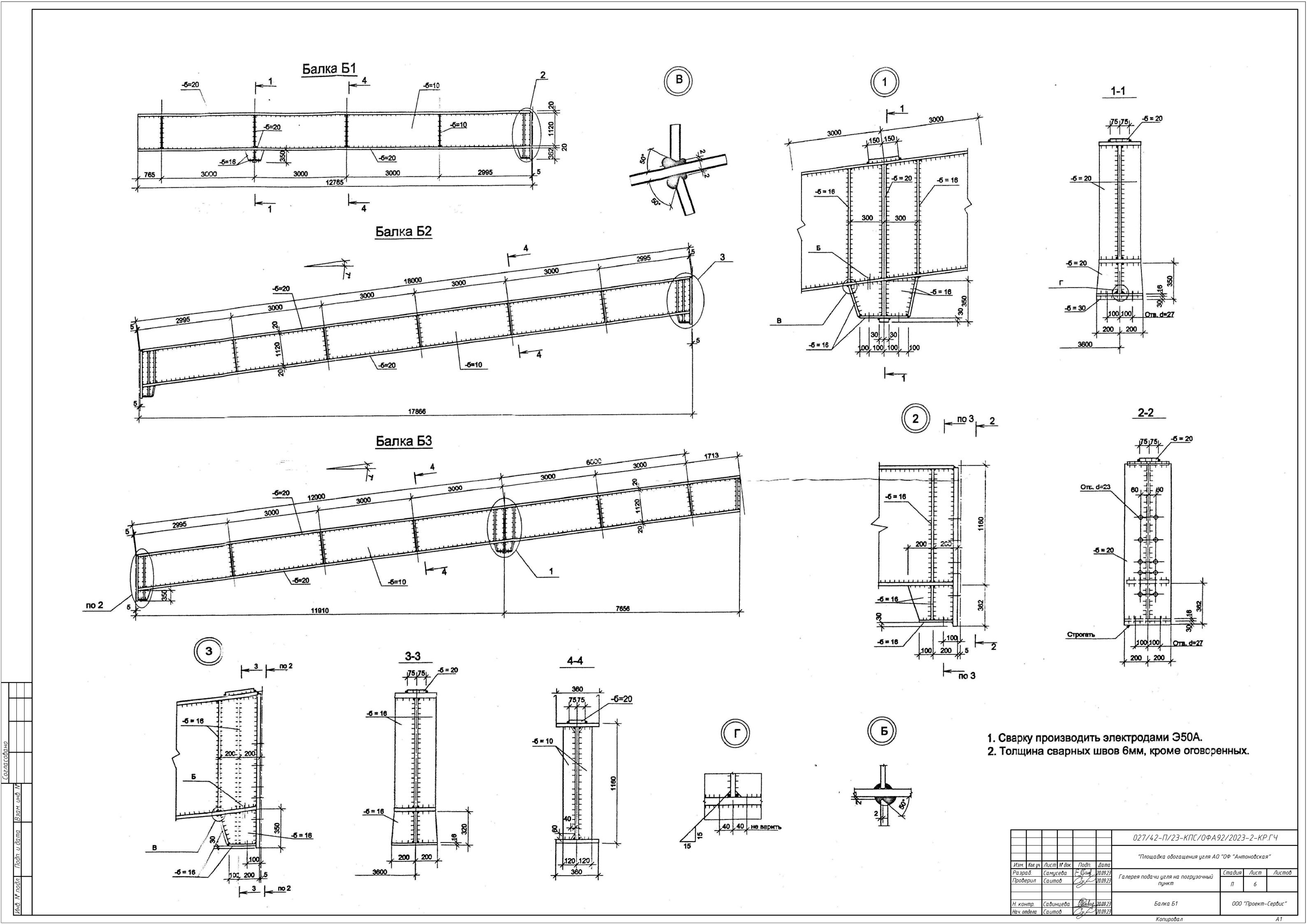


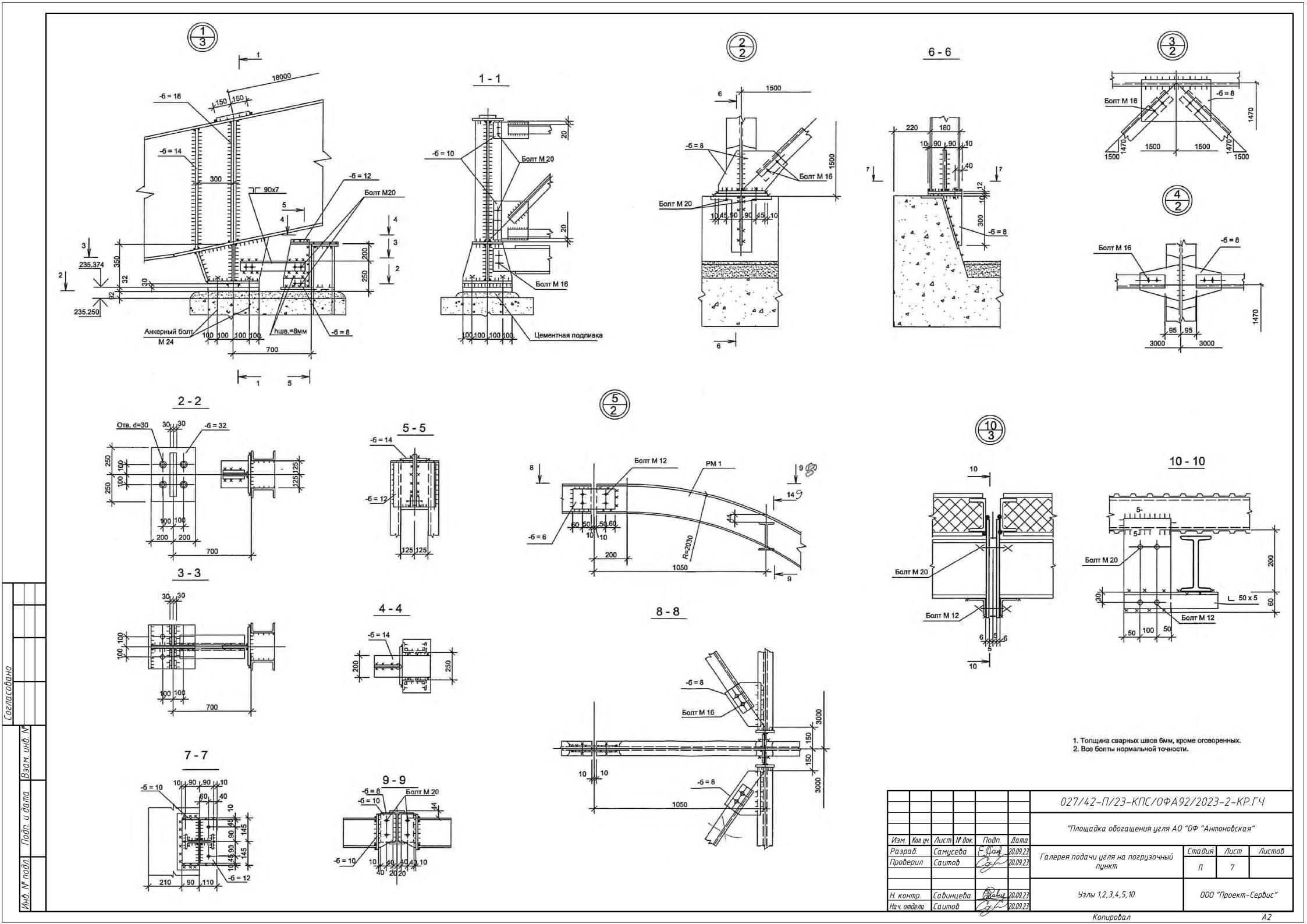
Марка	Обозначение	Наим	иенование	Кол.	Примечание
	Арочі	ные стено	вые панели		
П1	Р366.01-2-КМ л.8	АСП1	См.примечание	46	477.7кг/712.5кг
П2	Р366.01-2-КМ л.9	АСП2	J	8	564.4kT/800.5kT
ПЗТ	-11 - 1.11	АСПЗТ		2/2	471.2×1/706.CET.

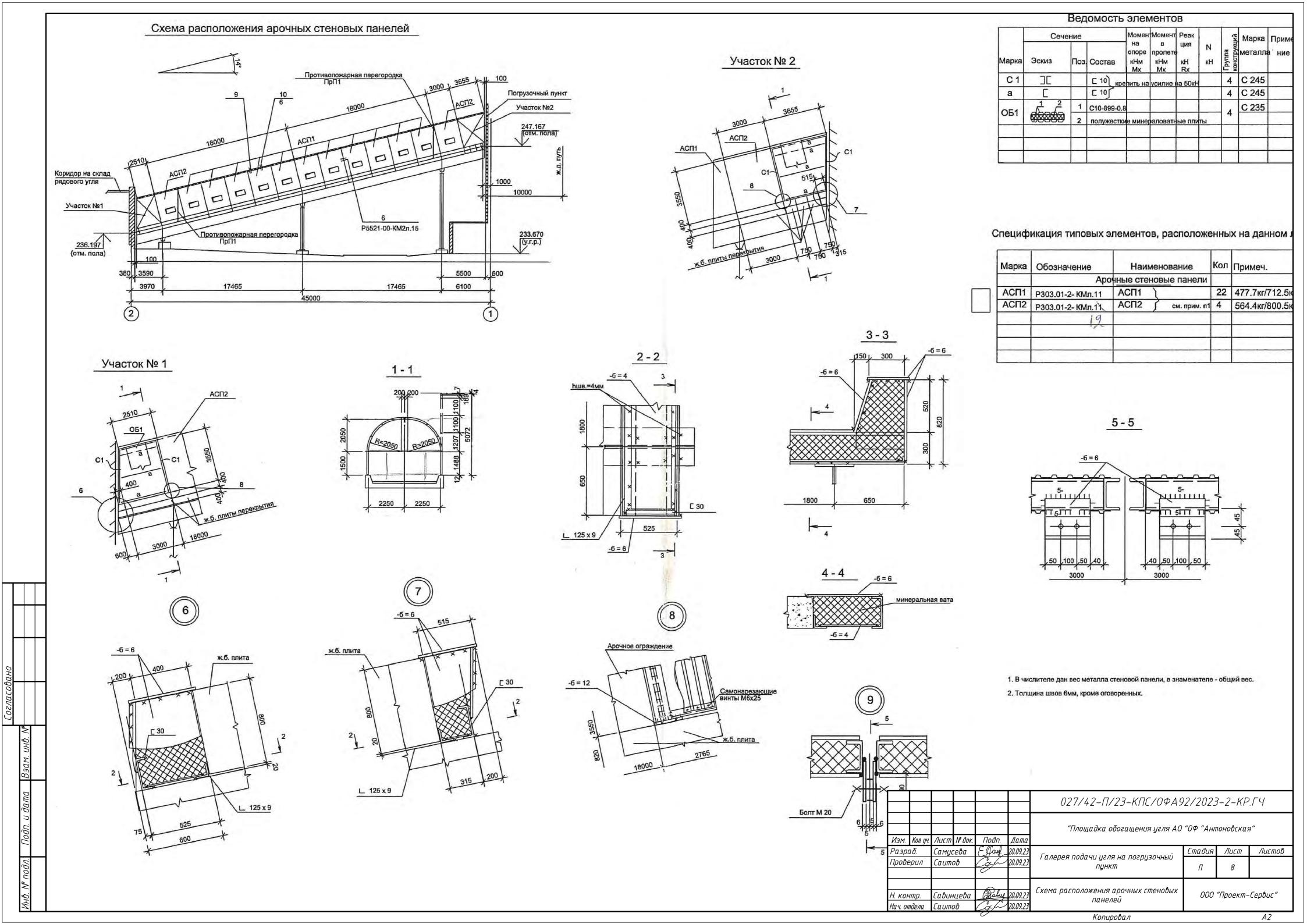
				Moment Ha onope	Момент пропете	Penaps	2	mre crp.	Мерка	
Mapica	301613	Flos.	Состав	Mx K4.M	Mx KH.M	RX E	104	Группа почетр.	MOTEUR	Примечание
CT1	I		I 5051				900	3	C255	
CT2	<b>-</b> -		2 ∟ 160x11				150	3	C245	
	2	1	2 ∟ 80x8				70		C245	
	492	2	L 50x5						C235	решетка ∠45°
6	L_		L. 83x5	7				4	C245	
•	7-		2 ∟ 63x5	Kper	ить на у	силие 5	ОКн.		C245	
r	7		2 L. 75x6	Į į					C245	
								i		

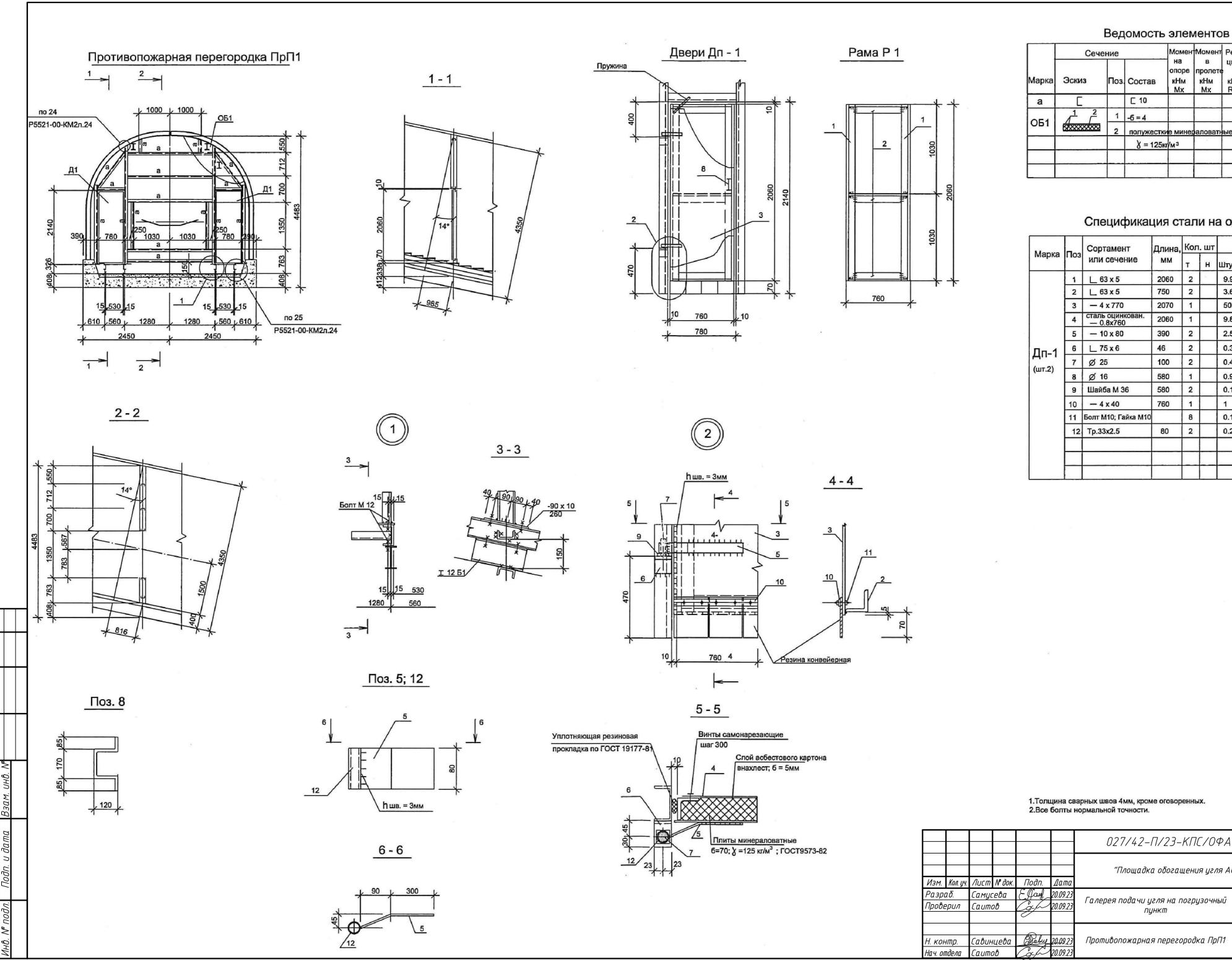
4	В имелитала дан вес металла стеновой пакаги, в знаменатале - общий	вес панели.
1	PLUMOPHETARIA FIRM BAC MATERIAL CTONUS WITH HONORS, B SHEMOHOLISH O - COMPAN	DOC HENTON

027/42-Π/23-ΚΠC/ΟΦΑ92/2023-2-ΚΡ.ΓΥ "Площадка обогащения угля АО "ОФ "Антоновская" тадия Лист Листов Галерея подачи угля на погрузочный Схема расположения арочных стеновых панелей и опор 000 "Проект-Сервис"







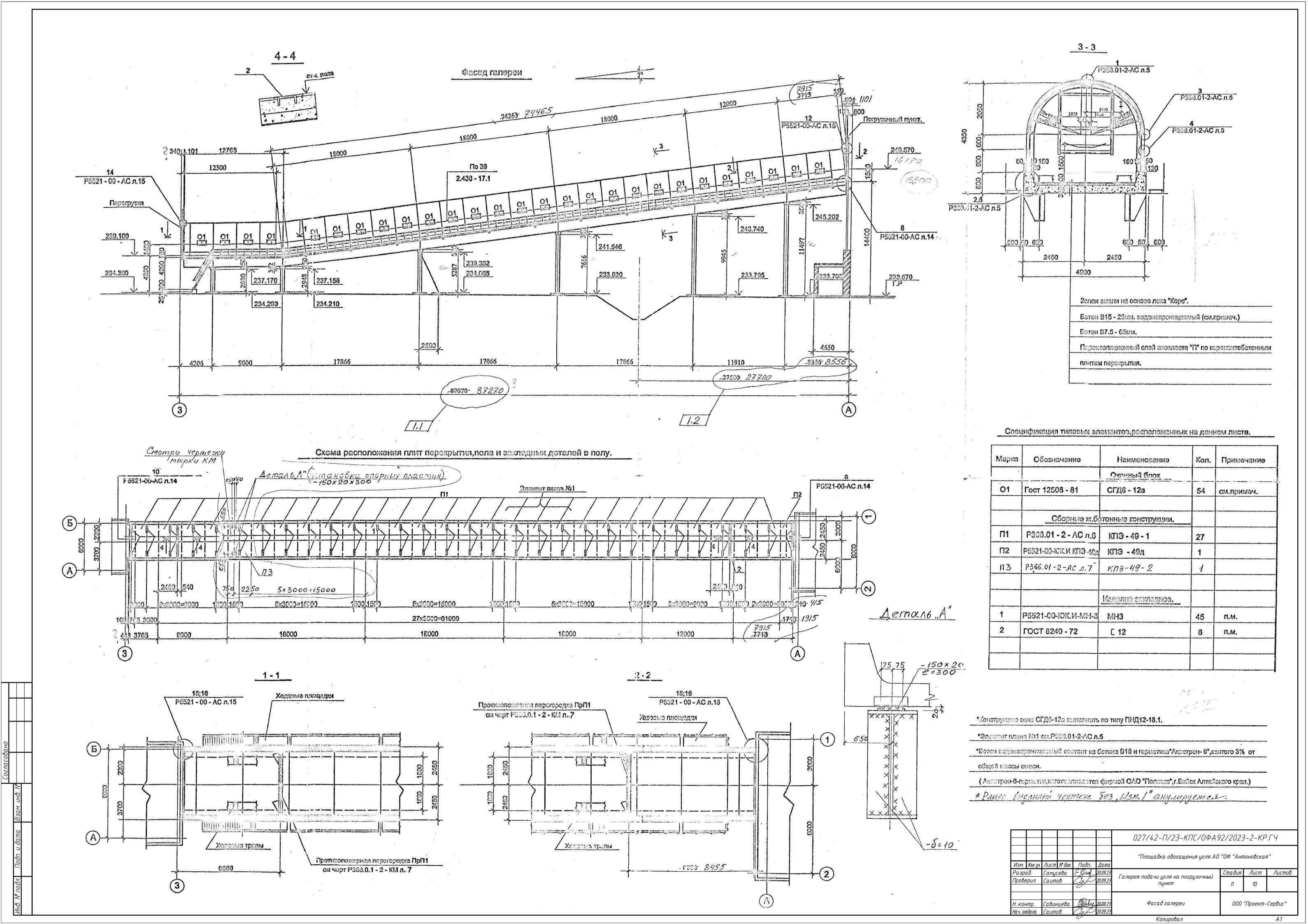


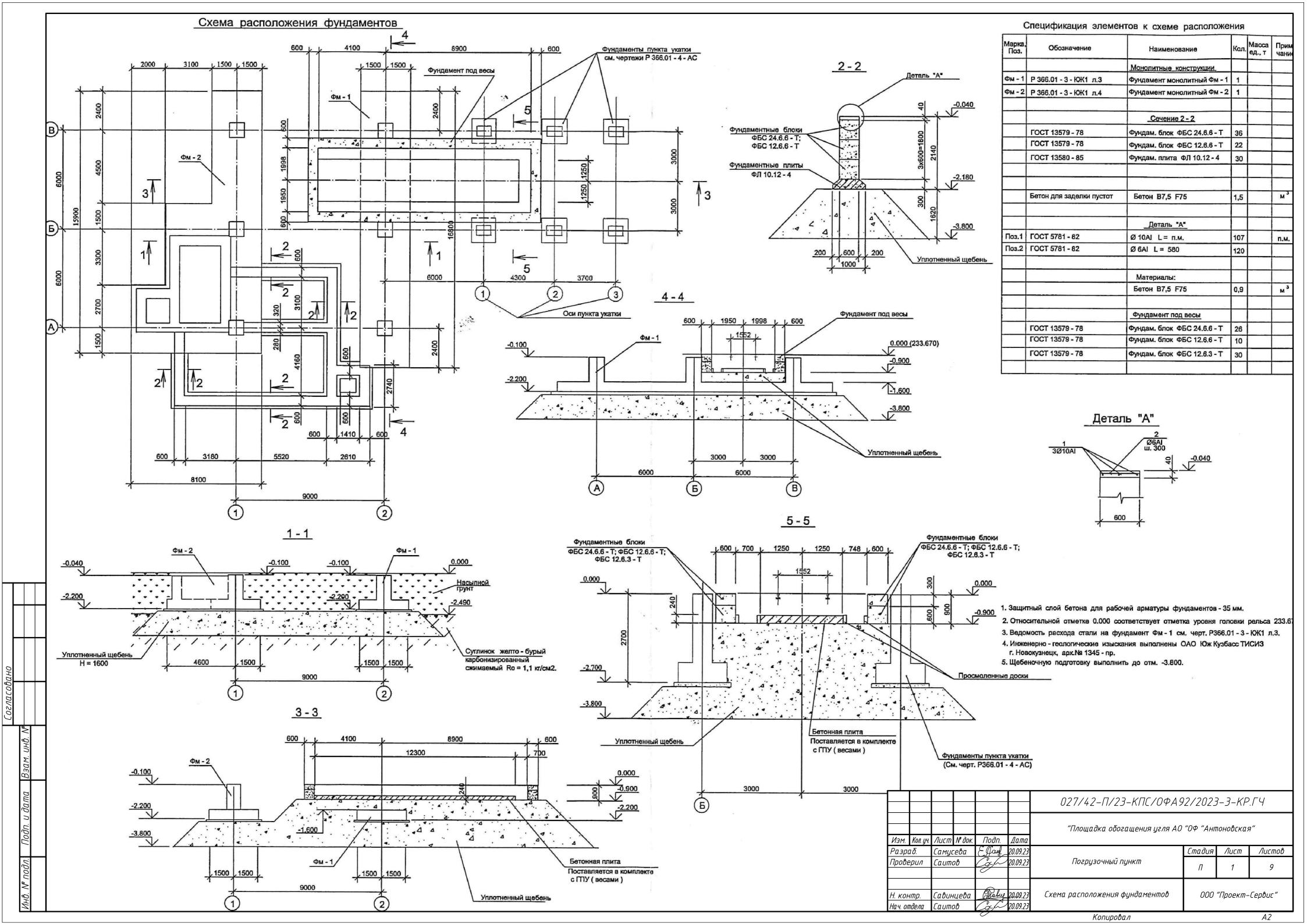
	Сече	ние		Момен <sup>-</sup>	Момент			Z	Марка	Примеч
Марка	Эскиз	Поз.	Состав	-0.000000	в пролете кНм Мх	ция кН Rx	N ĸH	Группа конструк	Марка металла	ние
а	Ε		□ 10					4	C 245	
ОБ1	$\int_{-1}^{1}$	1	<b>-</b> 6 = 4					4	C 235	
ОВТ	200000000000000000000000000000000000000	2	полужестк	е минер	аловатн	ые пли	ты;	4		
			<b>8</b> = 125к	г/м <sup>3</sup>	×					

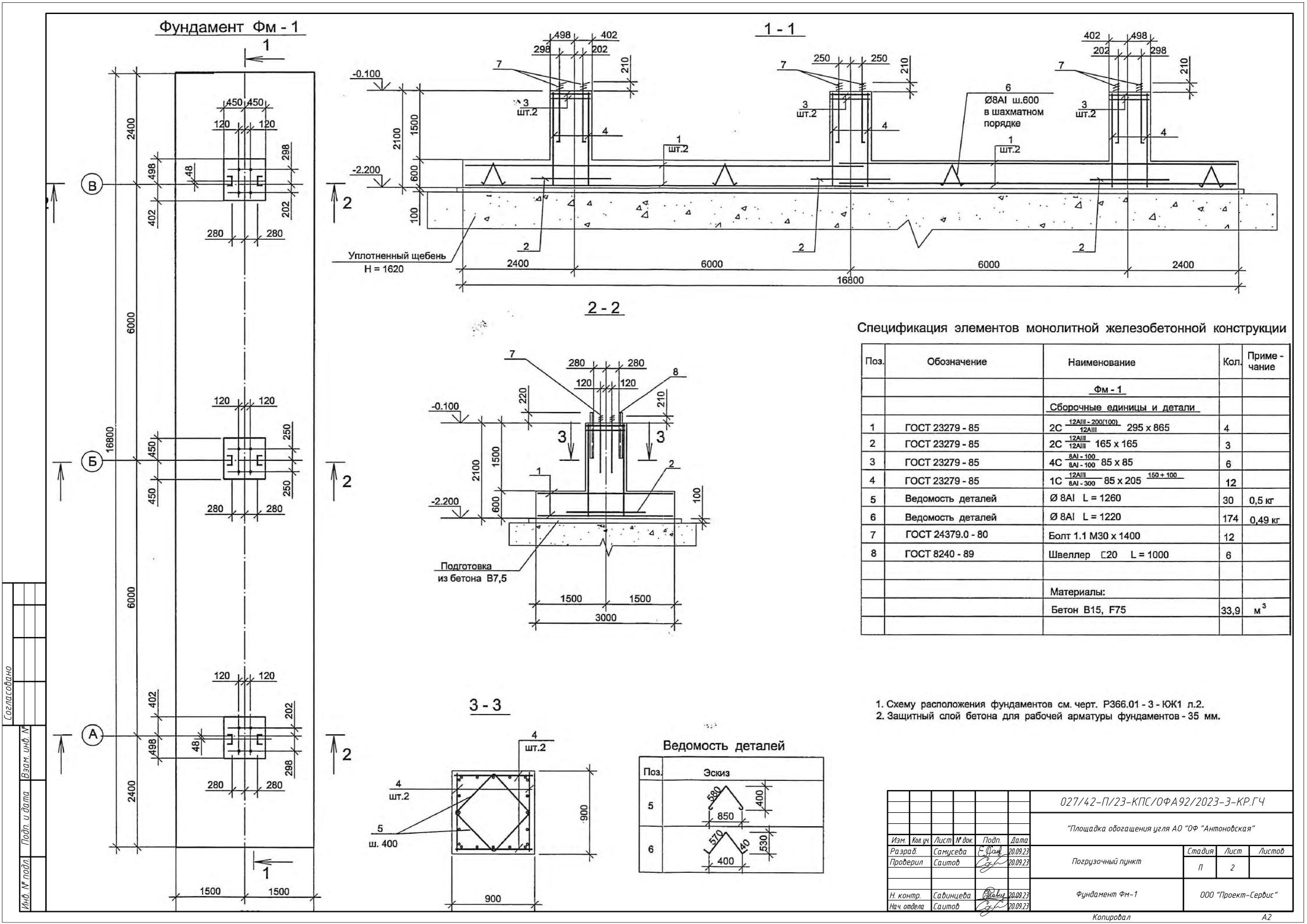
# Спецификация стали на одну марку

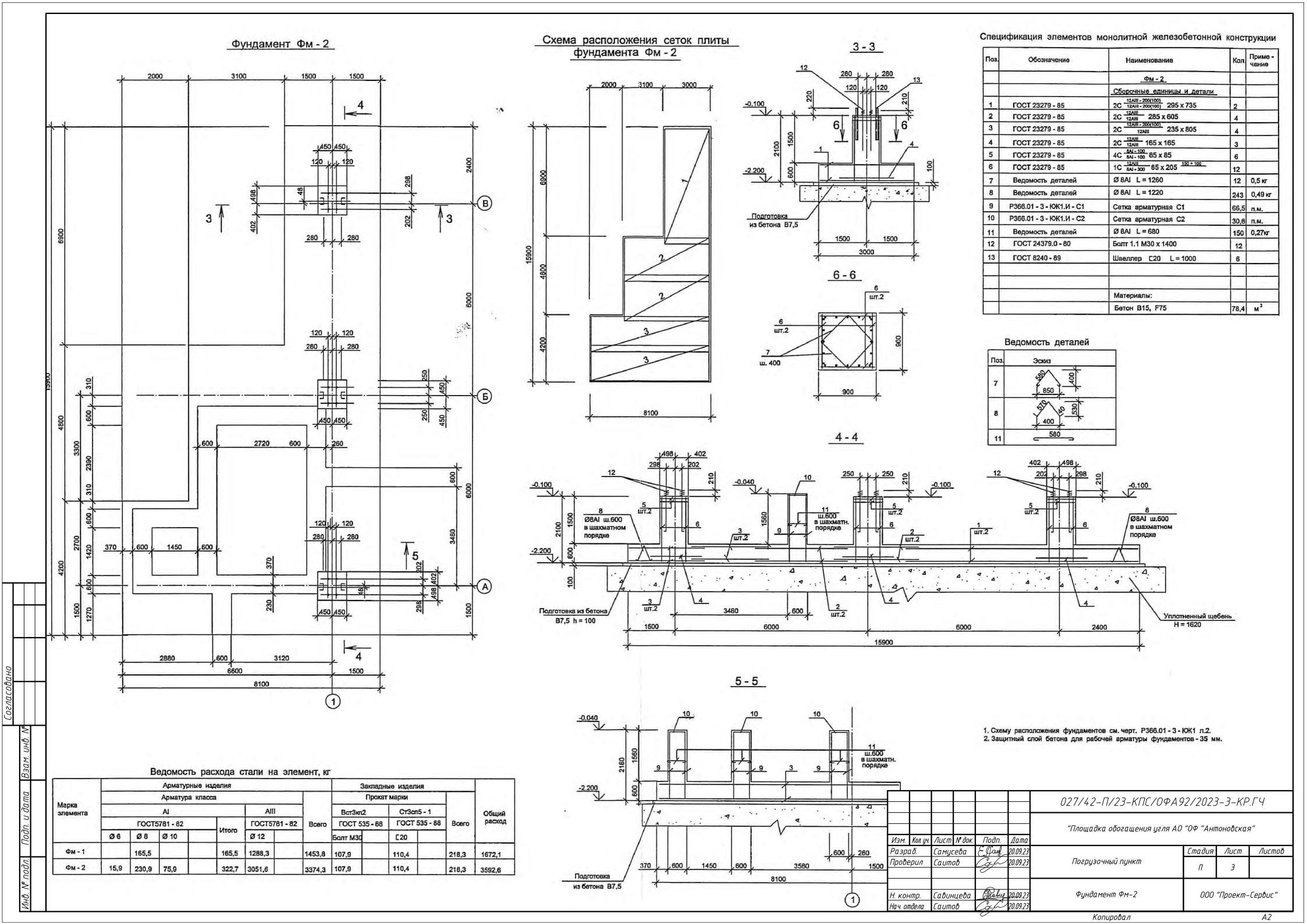
Manua		Сортамент	Длина,	Кол	. шт	Ве	с; кг		
Марка	Поз	или сечение	ММ	т	н	Штуки	Bcex	Марки	Примечан
	1	63 x 5	2060	2	i i	9.9	19.8		
	2	∟ 63 x 5	750	2		3.6	7.2		
	3	- 4 x 770	2070	1		50.	50.	]	
	4	сталь оцинкован. — 0.8x760	2060	1		9.8	9.8		
	5	- 10 x 80	390	2		2.5	5.		
Дп-1	6	∟ 75 x 6	46	2		0.3	0.6	96.5	
A. 17.1	7	Ø 25	100	2		0.4	8.0	(C235)	
(шт.2)	8	ø 16	580	1		0.9	0.9		
	9	Шайба М 36	580	2		0.1	0.2		
	10	- 4 x 40	760	1		1	1		
	11	Болт М10; Гайка М10		8		0.1	0.8		
	12	Tp.33x2.5	80	2		0.2	0.4		
								]	

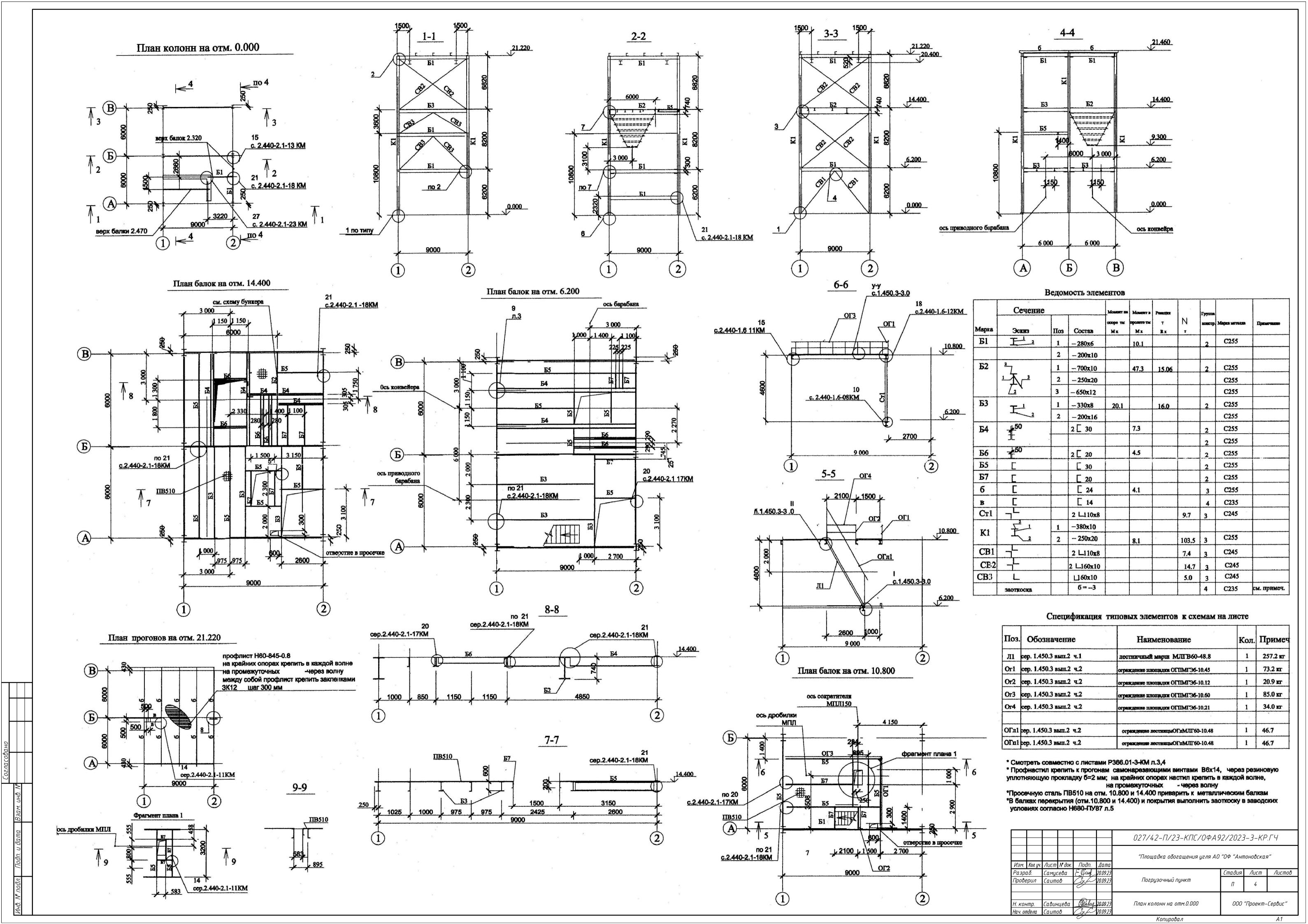
						027/42-Π/23-ΚΠC/ΟΦΑ92/2023-2-ΚΡ.ΓΥ					
Изм.	Кол. уч.	Лист	№ док.	Подп.	Дата	"Площадка обогащения угля АО "ОФ "Антоновская"					
Разрі	α δ.	Самус	гева	E Jan	<i>20.09.23</i>		Стадия	Лист	Листов		
Прове	Проверил		Саитов		<i>20.09.23</i>	Галерея подачи угля на погрузочный пункт	П	9			
Н. контр. Нач. отдела		Савинцева Саитов		Mabu	20.09.23 20.09.23	Противопожарная перегородка ПрП1	000	"Проект-	-Сервис"		
						Κοπυροβαл	·	·	A2		

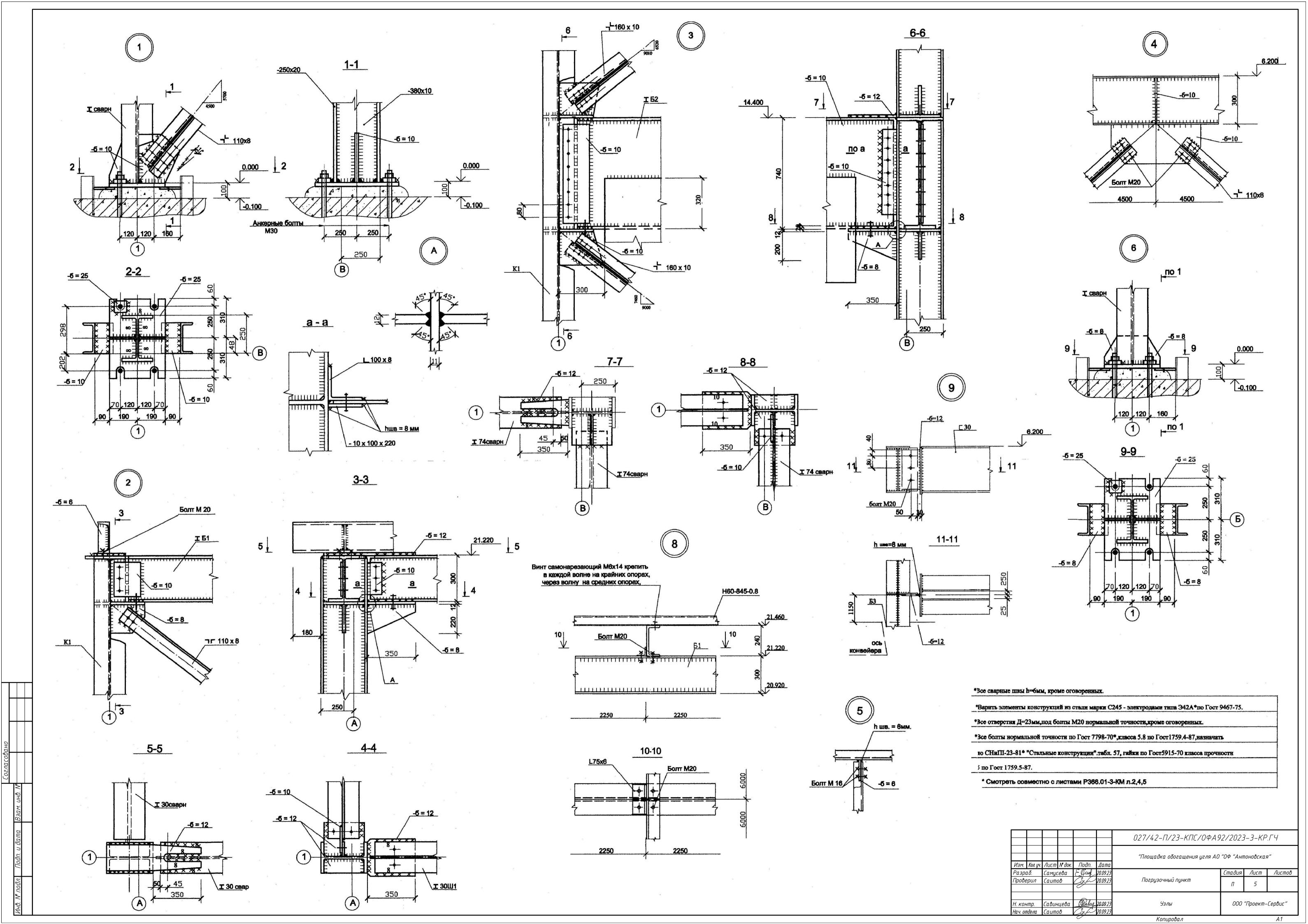


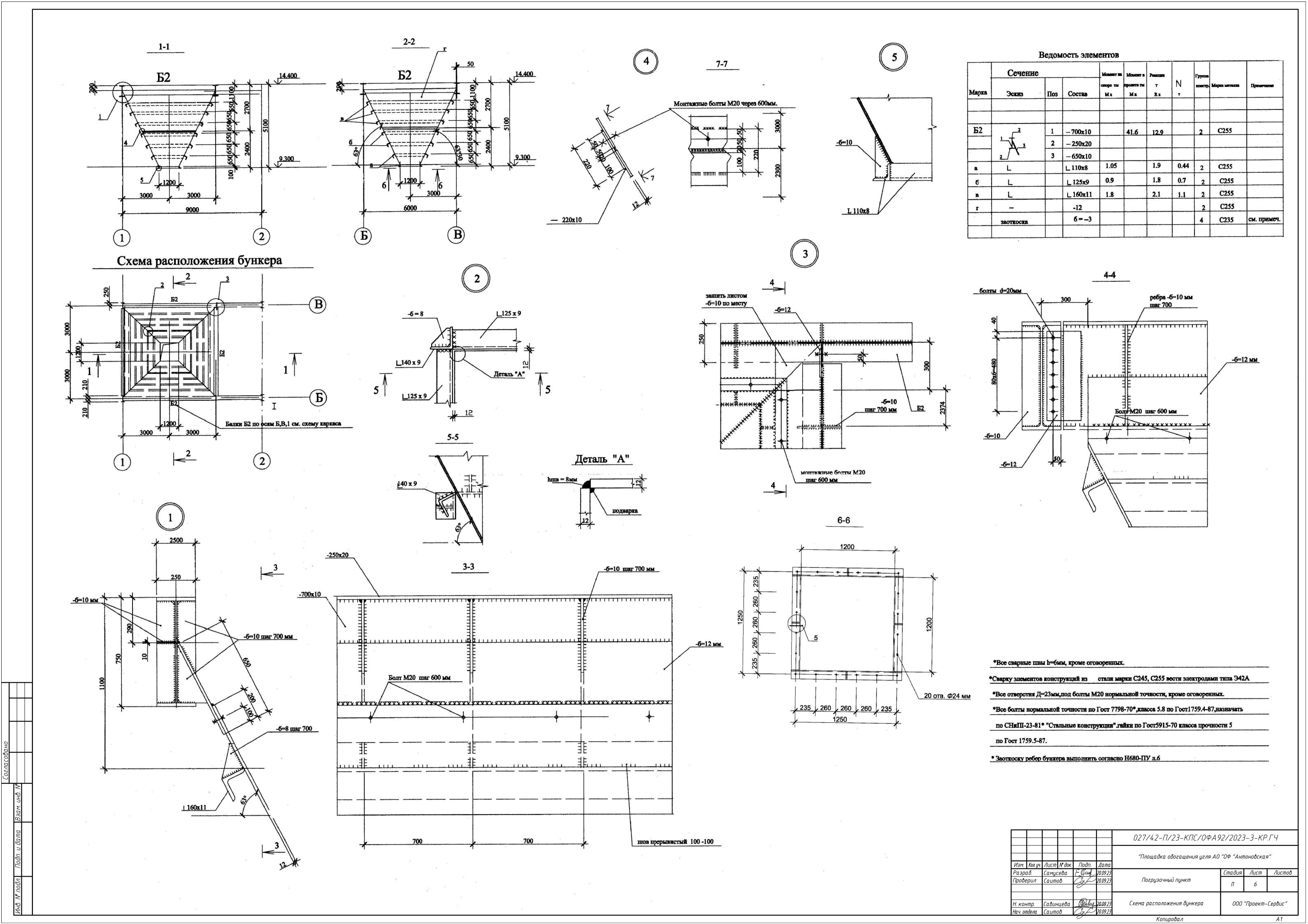


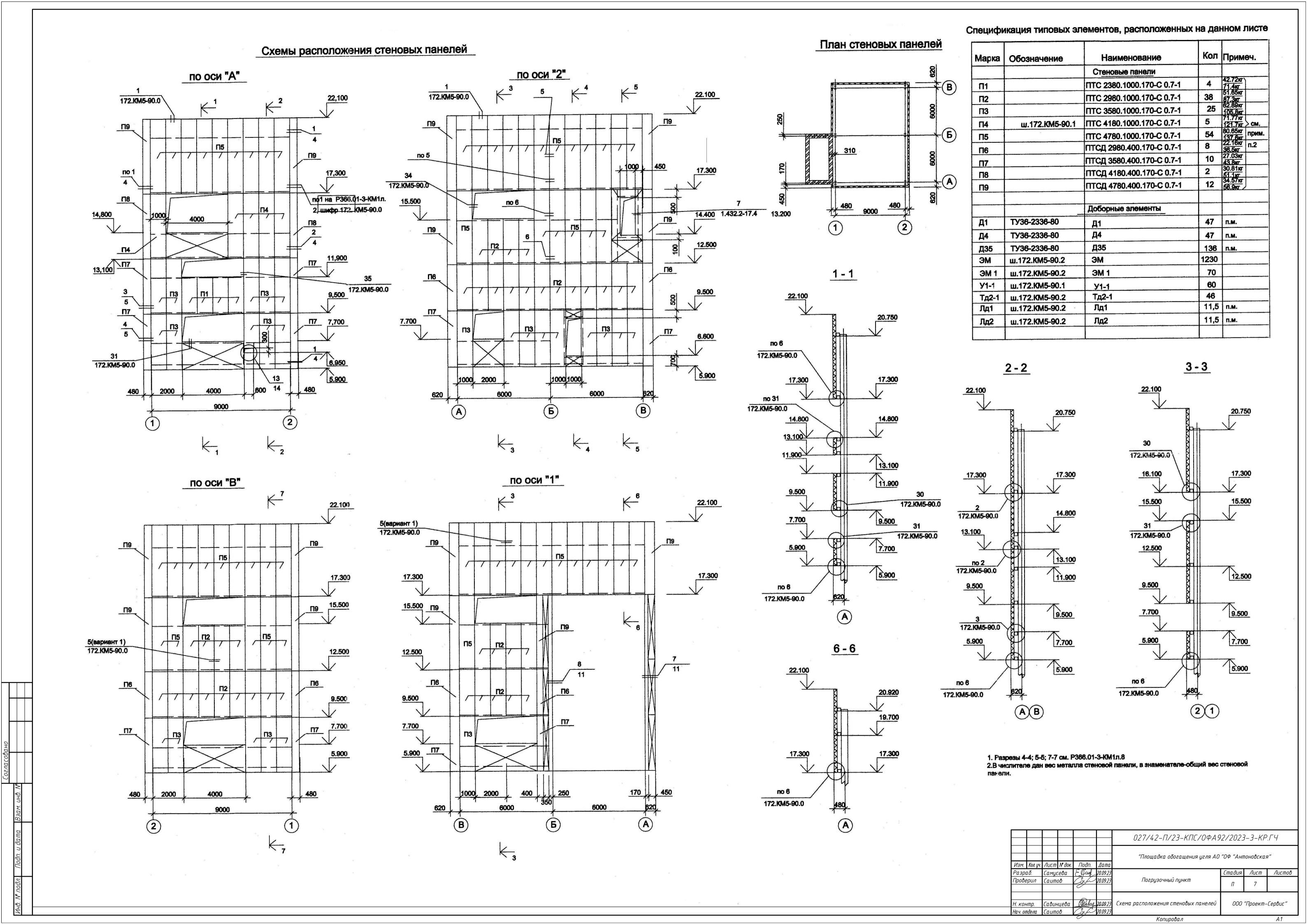


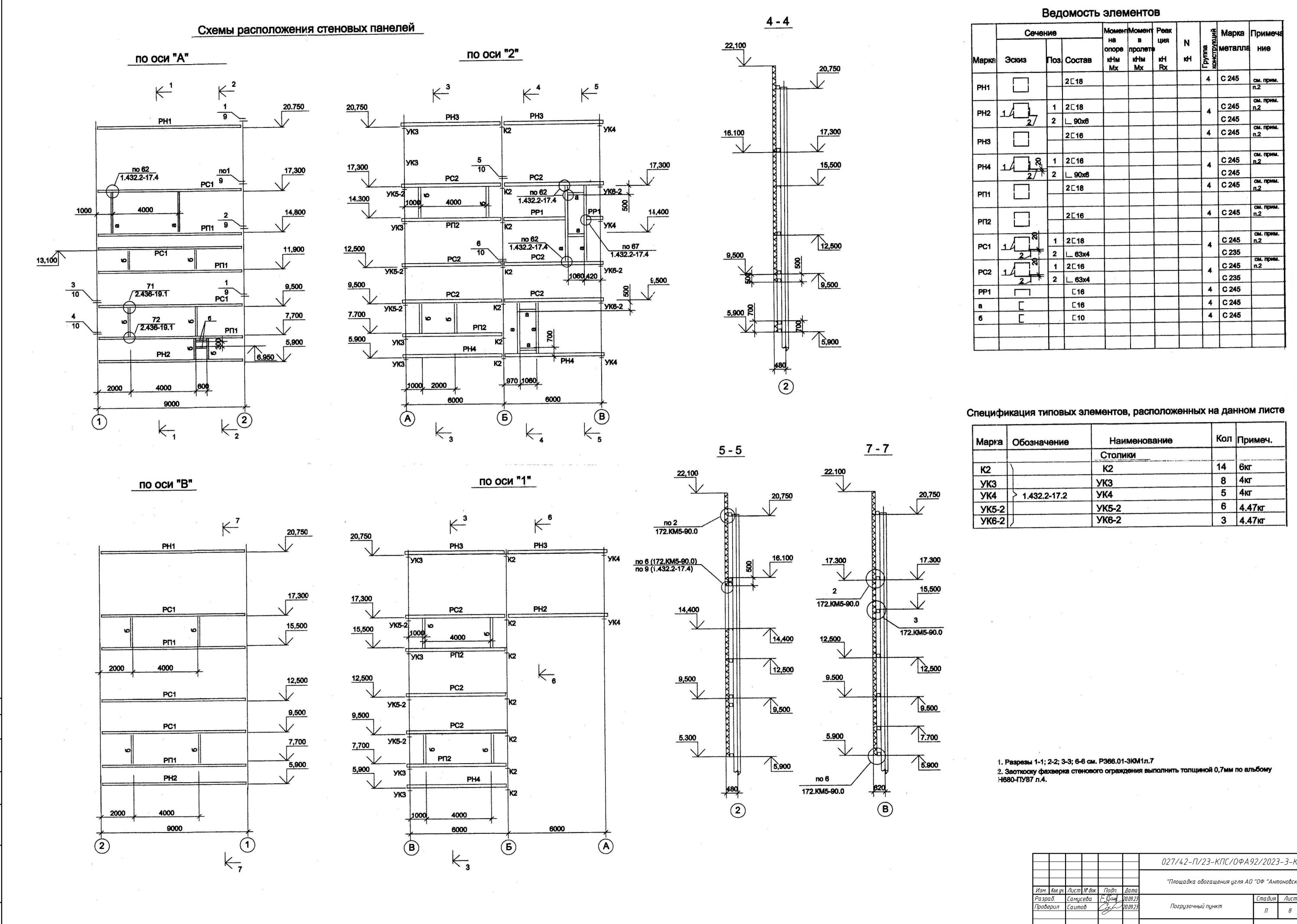




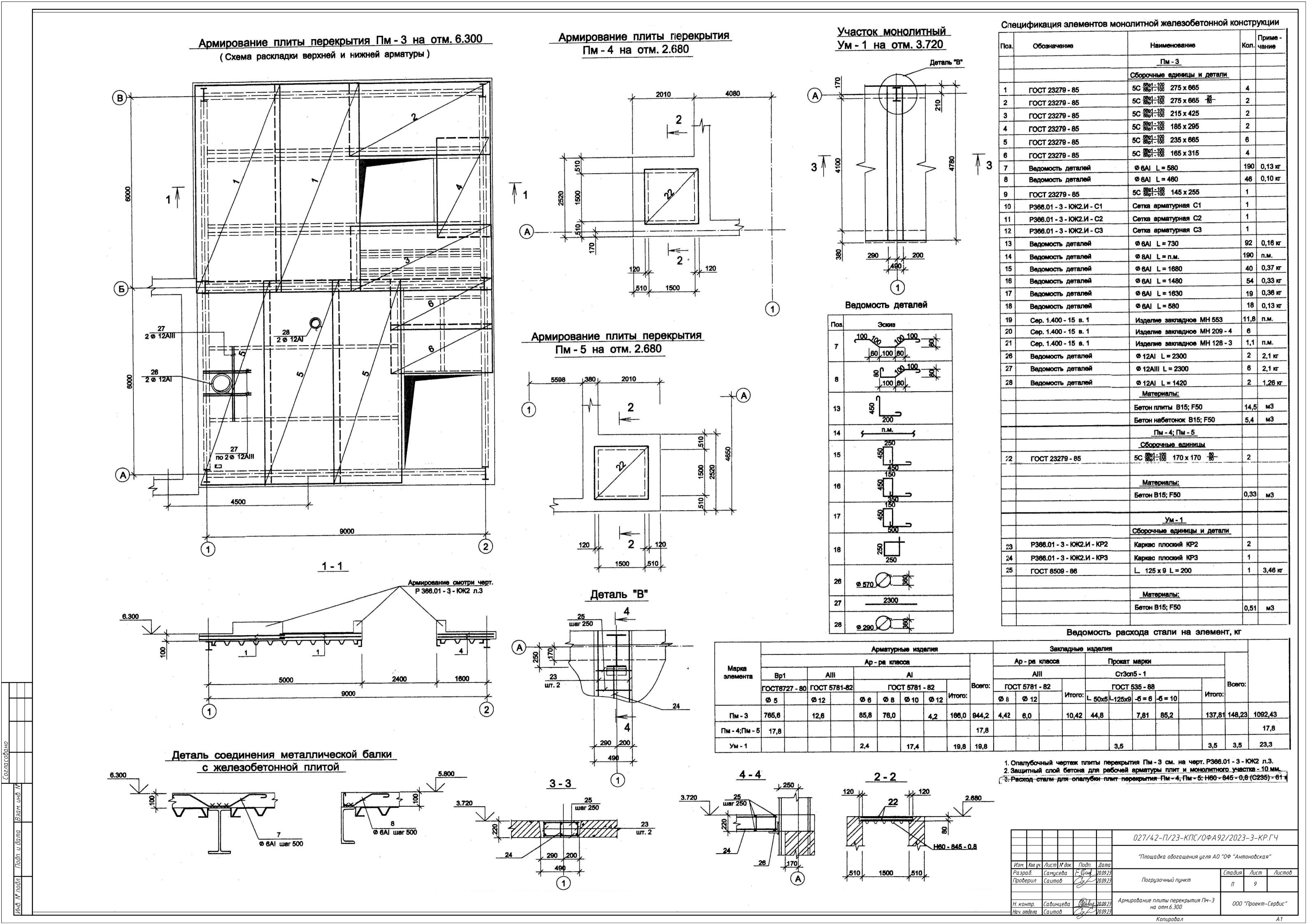


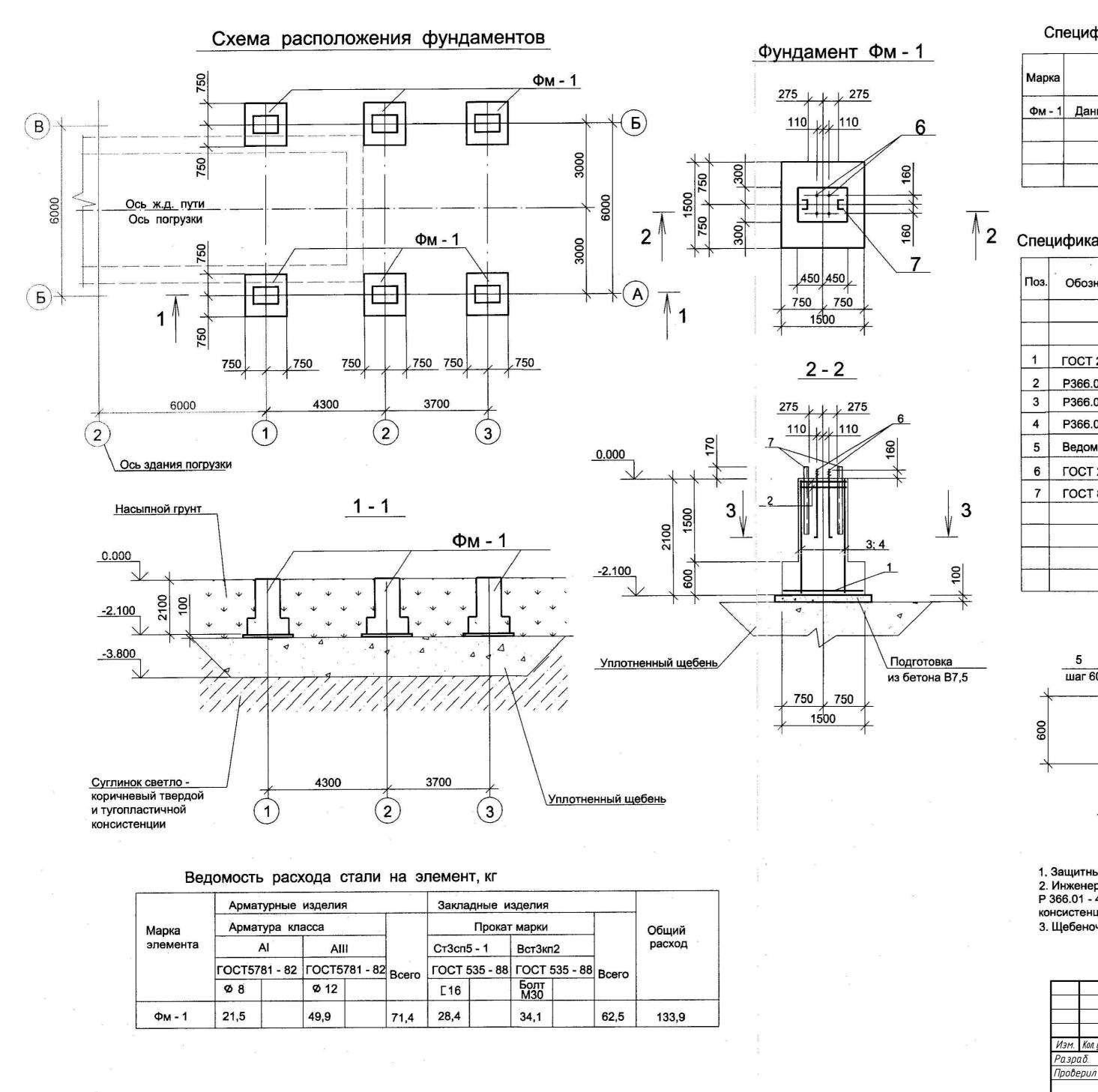






	_									
						027/42-Π/23-ΚΠC/ΟΦΑ9	92/2023-3-KP.ГЧ			
Изм	. <i>Кол. уч.</i>	Лист	№ док.	Подп.	Дата	"Площадка обогащения угля АО "ОФ "Антоновская"				
Разраб.		Саму	сева	E Jan	20.09.23		Стадия	Лист	Λυςποί	
Проверил		Caum	oβ	Cgf	20.09.23	Погрузочный пункт	П	8		
Н. контр. Нач. отдела		Савин Саит		Mabus	20.09.23 20.09.23	Схема расположения стеновых панелей. Фахверк	000 "Проект-Серв		Сервис"	





# Спецификация элементов к схеме расположения

Марка	Обозначение	Наименование	Кол.	Масса ед., кг	Приме- чание
Фм - 1	Данный чертеж	Фундамент монолитный Фм - 1	6		7 M
	у	, ,	-		

# Спецификация элементов монолитной железобетонной конструкции

Поз.	Обозначение	Наименование	Кол.	Приме- чание
	*	<u>Фм - 1</u>		
		Сборочные единицы и детали		
1	ГОСТ 23279 - 85	2C 12AIII 145 x 145	1	
2	P366.01 - 4 - AC1.W - C1	Сетка арматурная С1	2	
3	P366.01 - 4 - AC1.И - KP1	Каркас плоский КР1	2	
4	P366.01 - 4 - AC1.N - KP2	Каркас плоский КР2	2	
5	Ведомость деталей	Ø 8AI L = 530	16	0,21 кг
6	ΓΟCT 24379.0 - 80	Болт 1.1 M30 x 1320	4	
7	FOCT 8240 - 72	Швеллер	2	
		Материалы:		
		Бетон В15; F75	2,5	<b>M</b> <sup>3</sup>

3 - 3 шаг 600 шт.2 шт.2 900

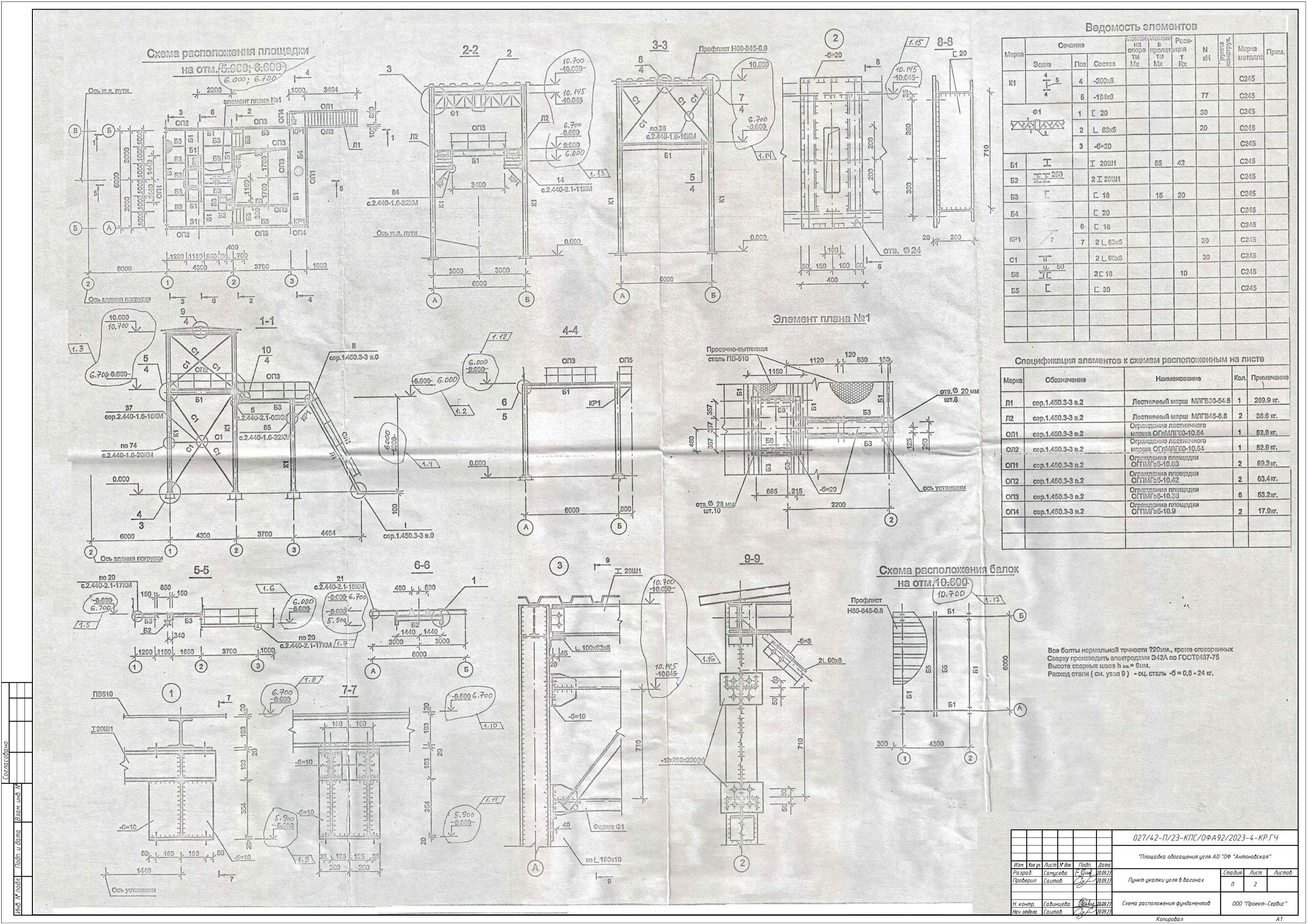
Поз.	Эскиз	3	
5	45	<del>ٽ</del>	

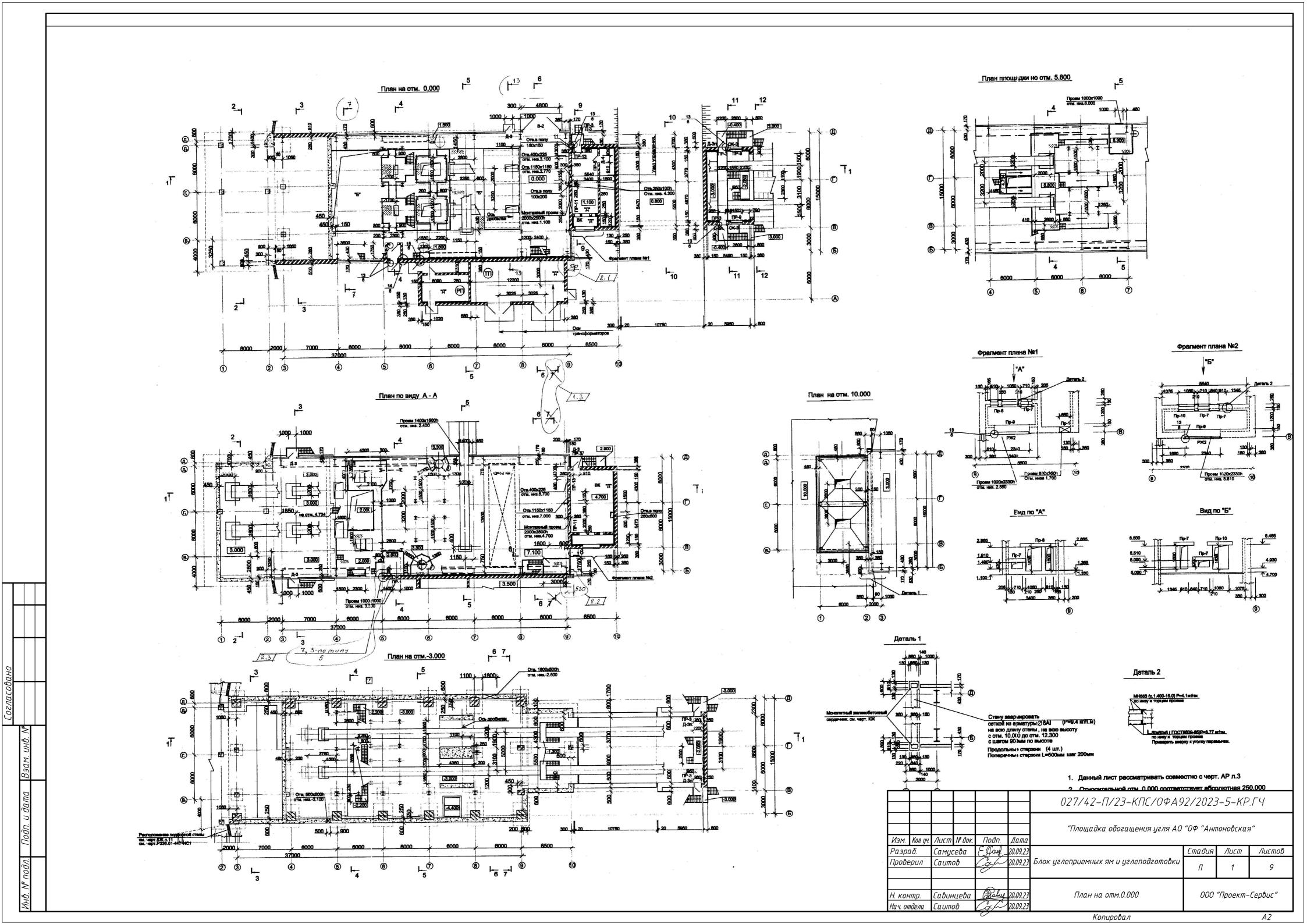
- 1. Защитный слой бетона для рабочей арматуры фундамента 35 мм.
- 2. Инженерно геологические изыскания выполнены институтом "Гипроуголь" черт. Р 366.01 - 449 - 1. Основанием фундаментов являются суглинки полутвердой консистенции  $J_L = 0,12$  при e = 0,703.
- 3. Щебеночную подготовку выполнить до отм. -3.800.

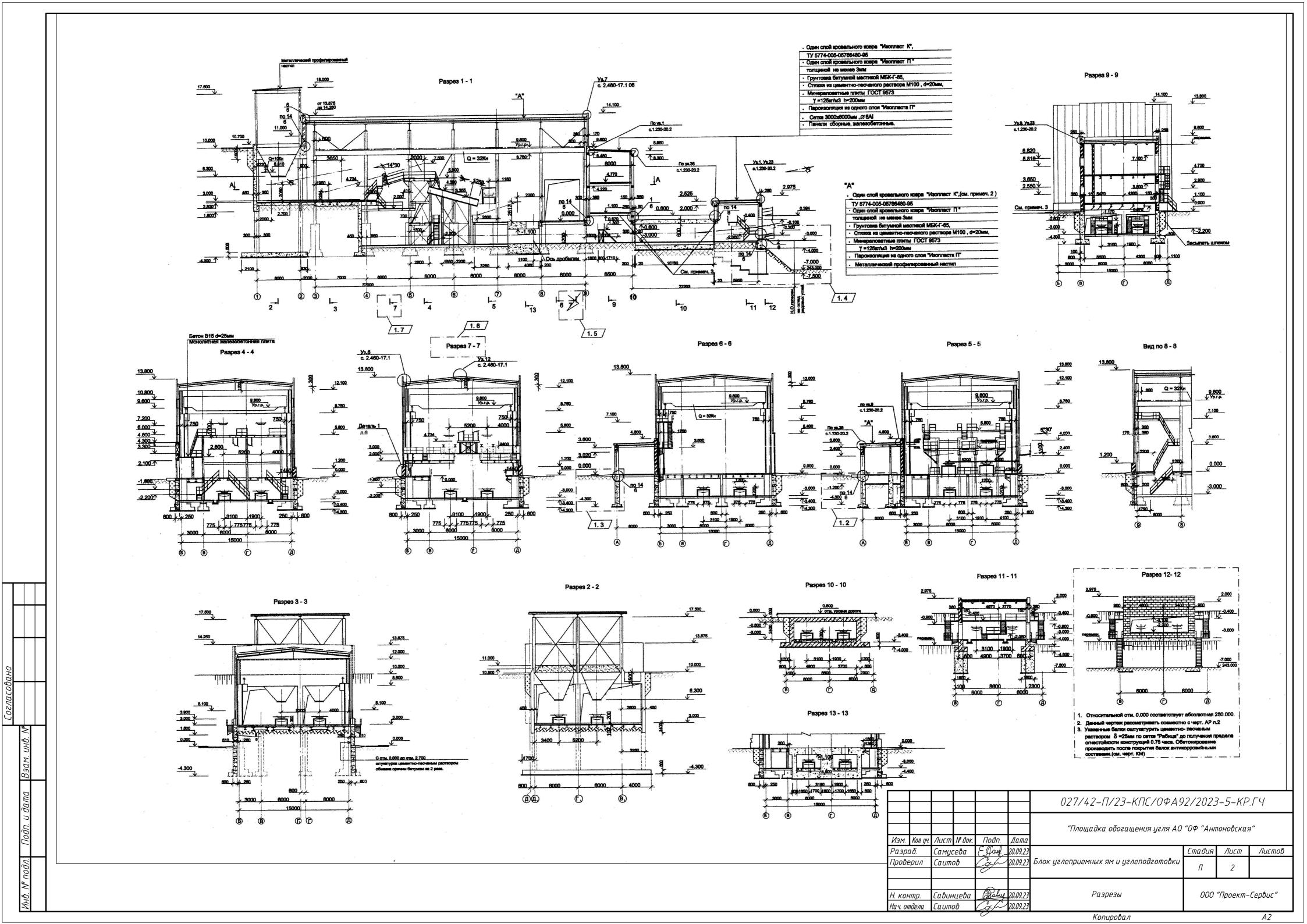
						027/42-Π/23-ΚΠC/ΟΦΑ92/2023-4-ΚΡ.ΓΥ				
Изм.	Кол. уч.	Лист	№ док.	Подп.	Дата	"Площадка обогащения угля АО "ОФ "Антоновская"				
Разр	Разраб.		ева	E faul	20.09.23		Стадия	/lucm	Листов	
Проверил		Caum	oβ	Cgh	20.09.23	Пункт укатки угля в вагонах	П	1	2	
Н. контр. Нач. отдела		Савин Саит		Mabu	<u>20.09</u> .23 20.09.23	Фасады	000 "Проект-Сервис"			
						V			4.2	

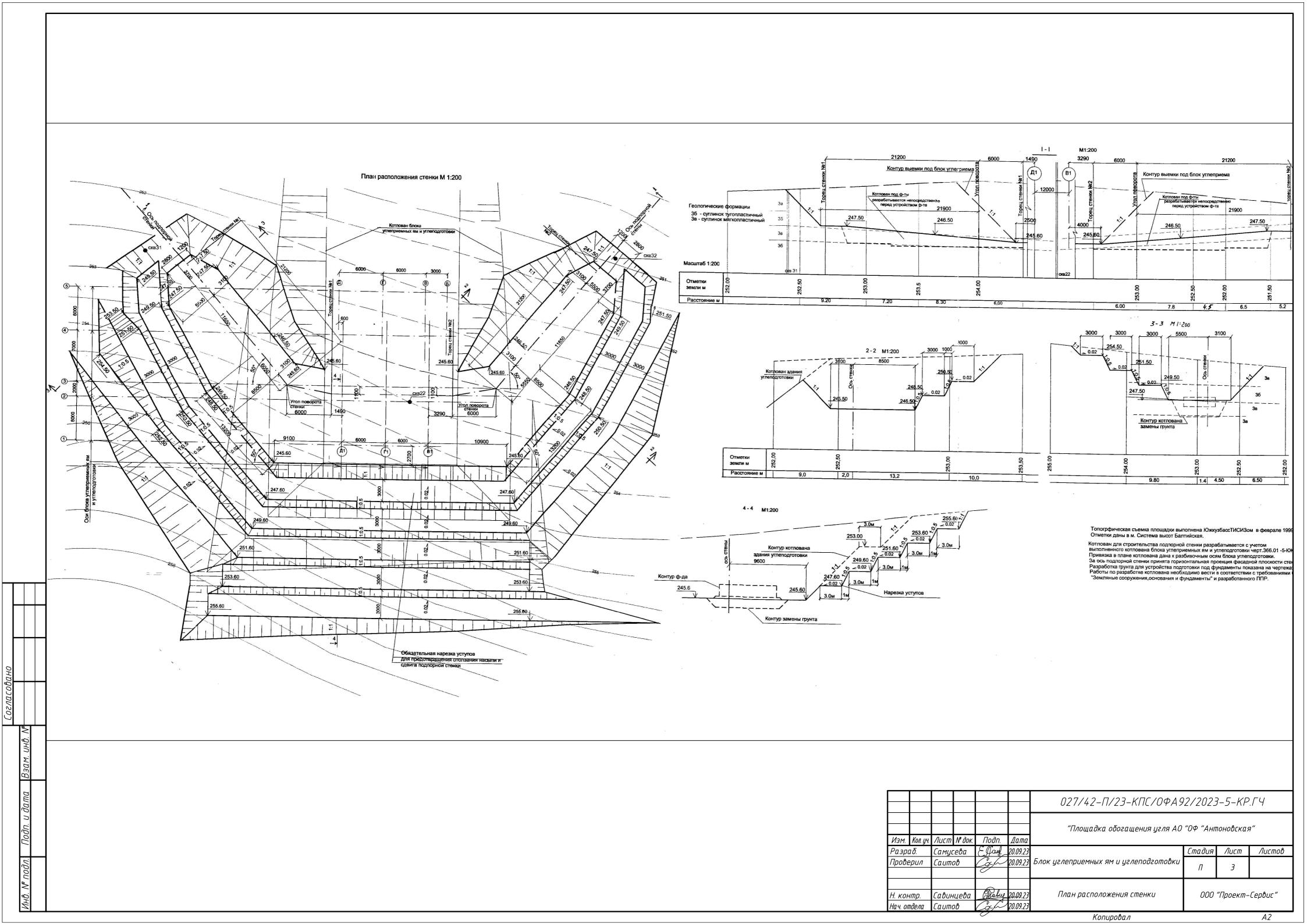
Копировал

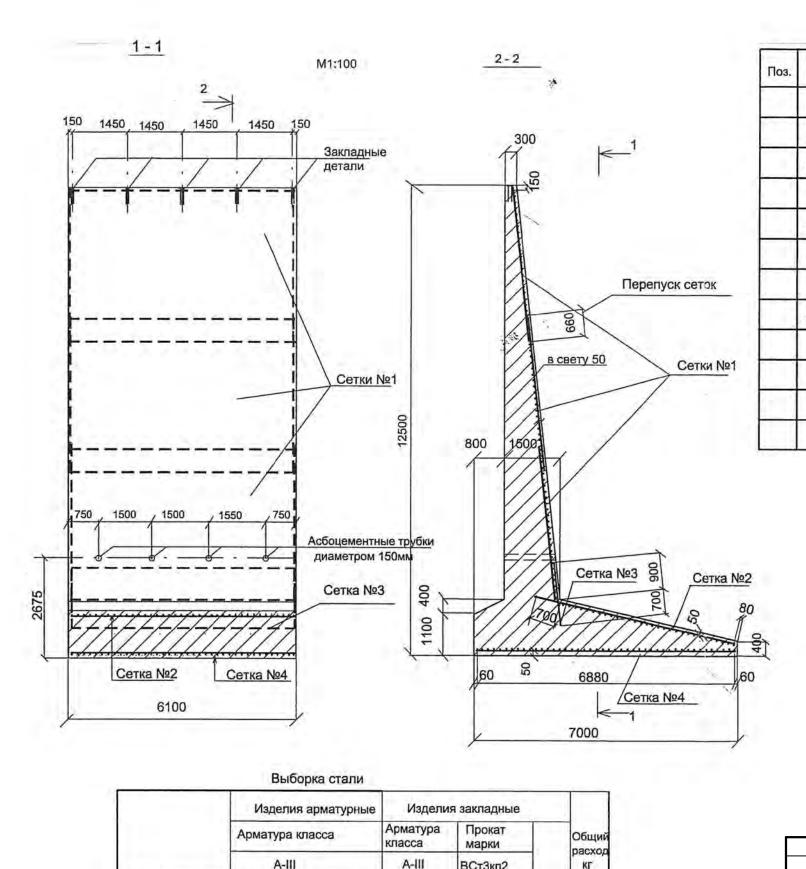
A2









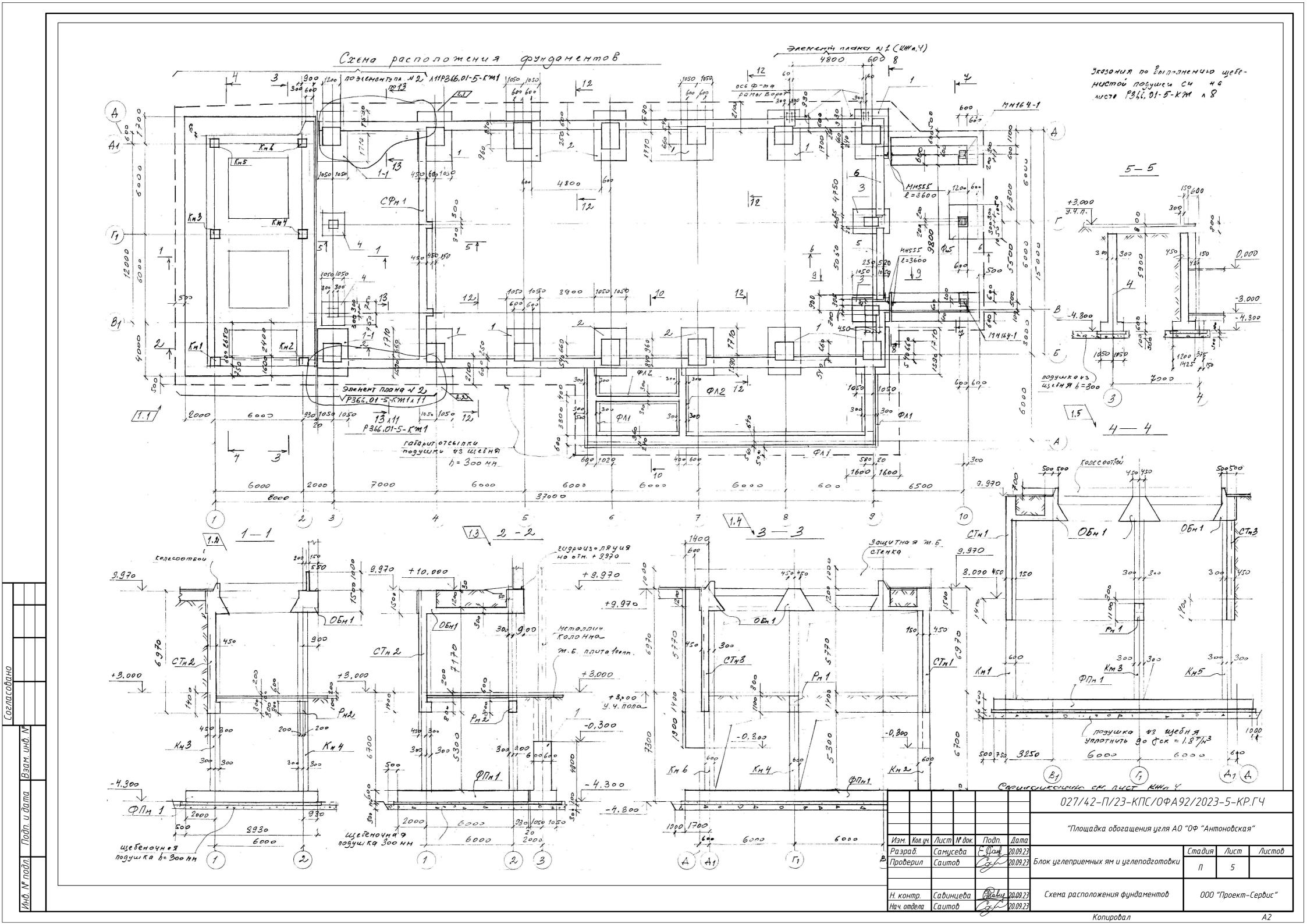


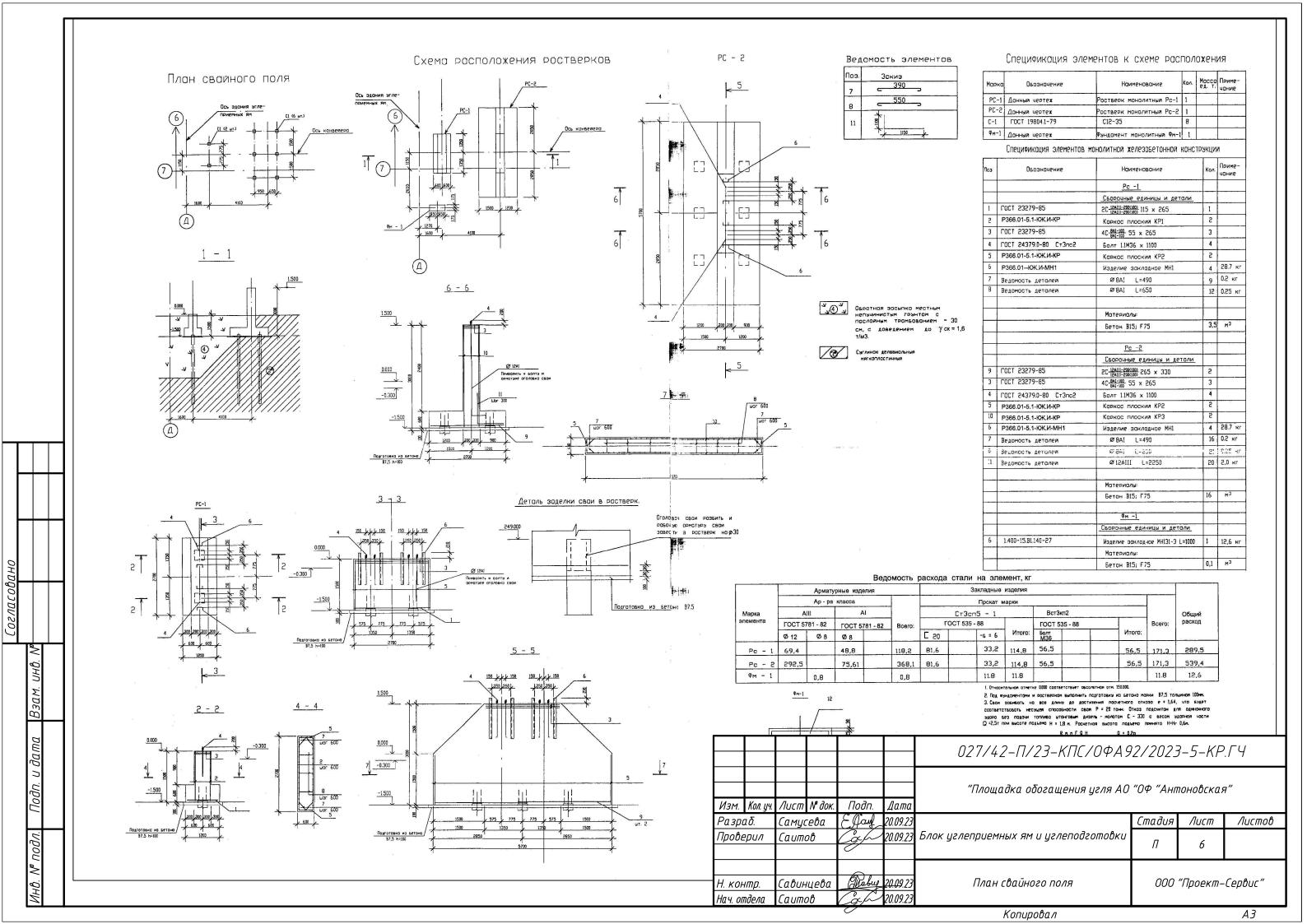
Пол		Кол.	на	Примечание		
Тоз.	Обозначение	Наименование	Nº1N	21A	1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1	
		Сборочные единицы				
	Р366.01-447-ИС1 лист14	Сетка арматурная С-1	3	3		
1	Р366.01-447-ИС1 лист14	Сетка арматурная С-2	1	1		
	Р366.01-447-ИС1 лист14 Р366.01-447-ИС1 лист15	Сетка арматурная С-3	1	1		
		Сетка арматурная С-4	1	1		
		Детали				
	Серия 1.400-15	Закладная деталь MHIII-2	5	5	1,5 кг	
ĺ	FOCT 539-80	Асбоцементная труба ВТ9 15х1500 тип 1	4	4	22,8кг	
		Материалы				
		Бетон класса B25, F300. W4	105,9	105,9	мЗ	

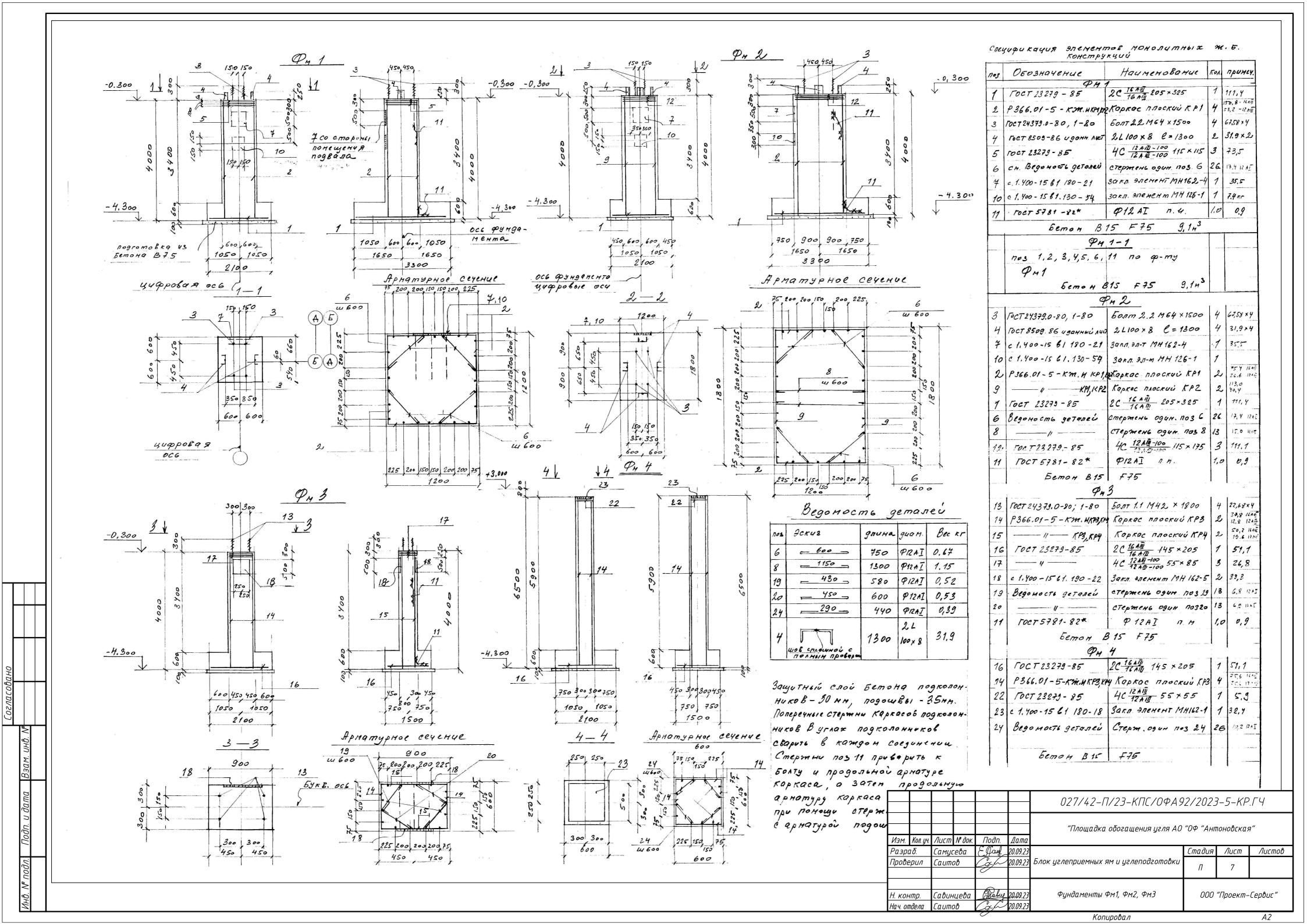
При бетонировании задней поверхности стенки придать искусственную шероховатость путем смещения горизонтальных досок опалубки относительно друг друга на 0.5 - 1см.
Смежные сетки по высоте стенки стыкуются внахлестку и соединяются вязальной проволокой.

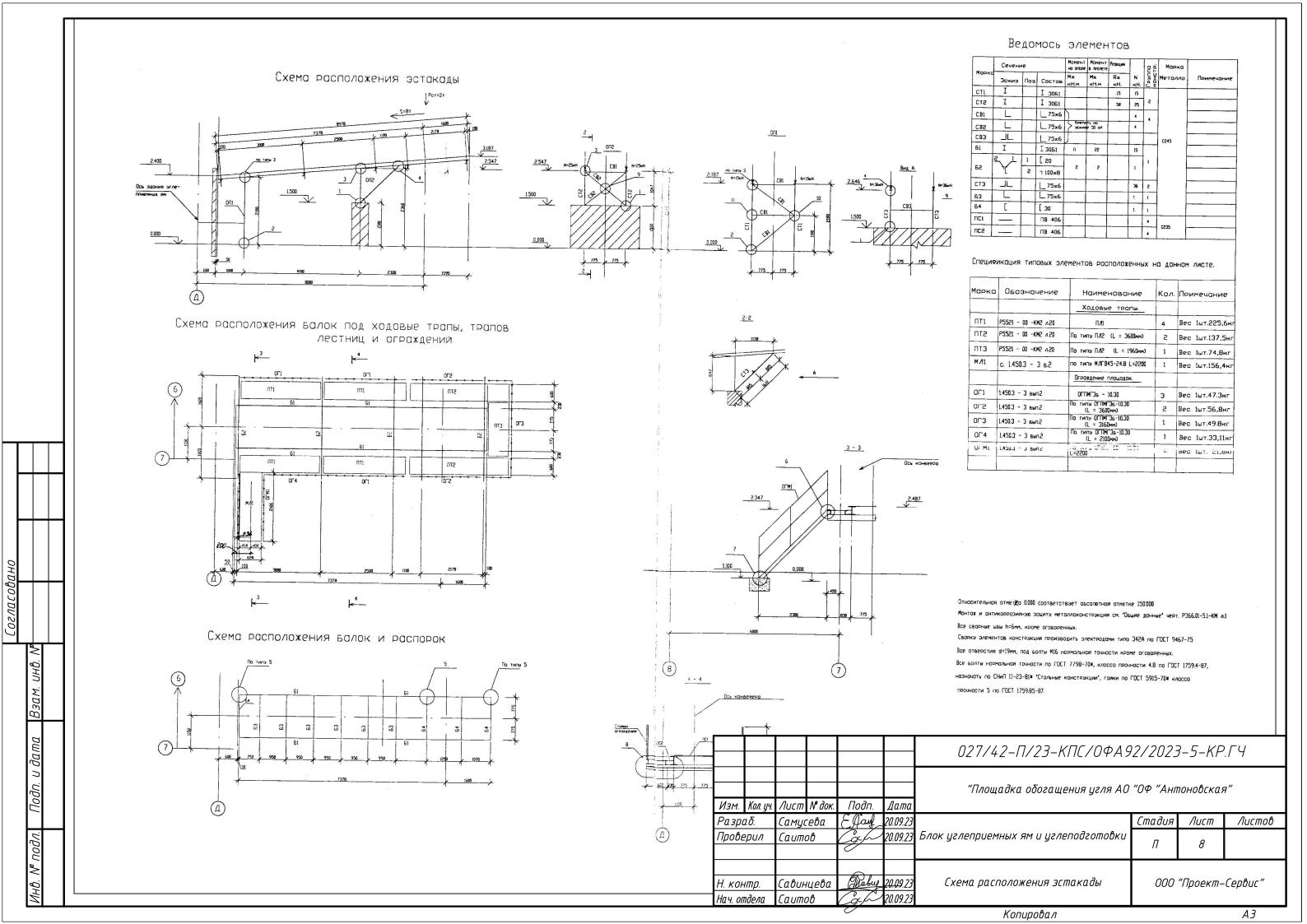
	Из	делия	армату	/рные	ι					
	Арма	тура к	пасса		Арма клас	атура са	Прок марк			Общи
Manya agayyaya		A-III			Α	-111	ВСт3к	п2		КГ
Марка элемента	го	CT 57	81-82		гост	5781-82	гост 1	9903-74	Bcero	
	Ф12	Ф16	Ф22	Итого	Ф8	Итого	6x150	итого		
Секция №1	467,7	941,7	2203,7	3613.3	2	2	5.5	5.5	7.5	3621
.Секция №1А	467,7	941,7	2203,7	3613.3	2	2	5.5	5.5	7.5	3621

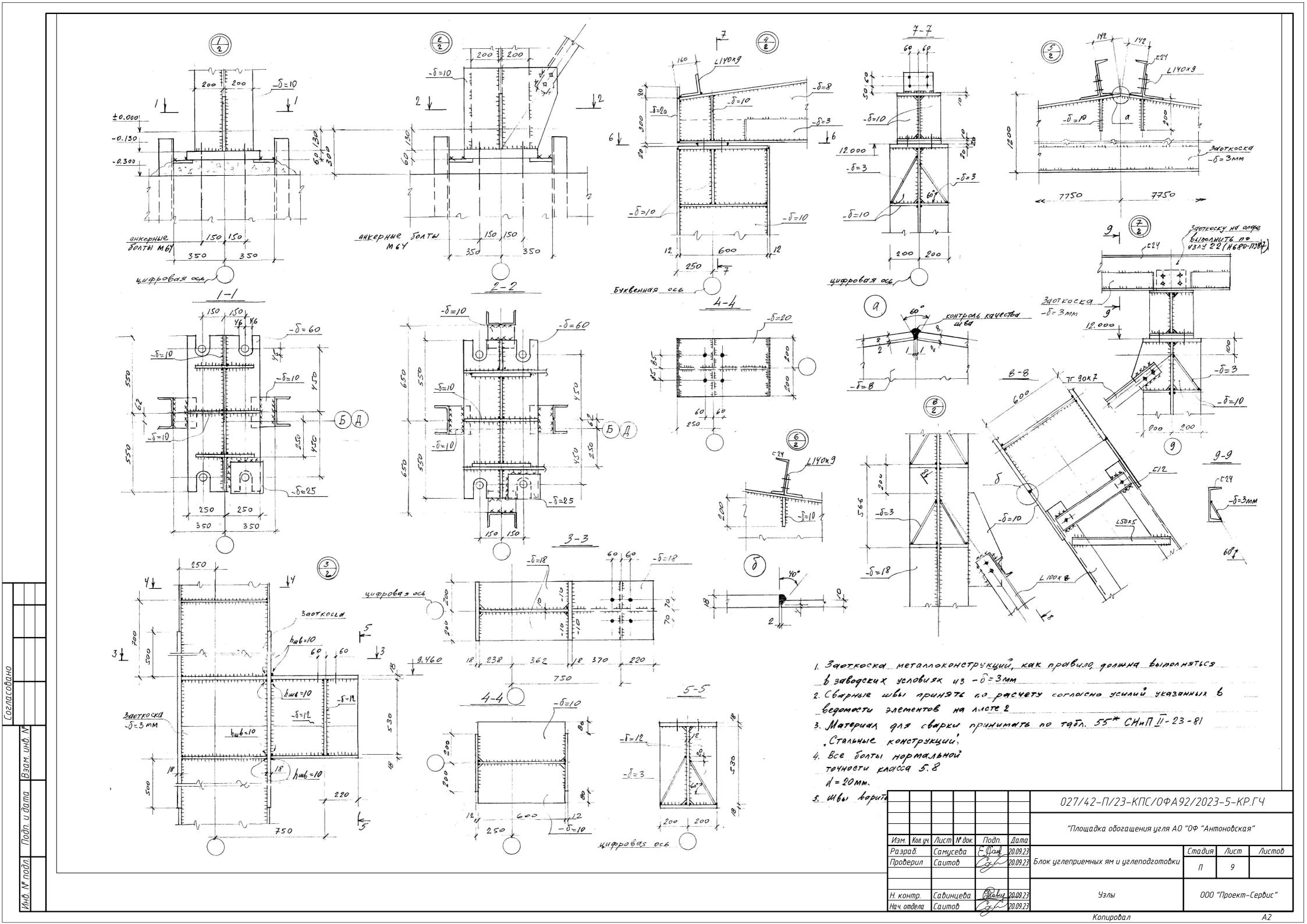
						027/42-Π/23-ΚΠC/ΟΦΑ92/2023-5-ΚΡ.ΓΥ										
Изм.	Кол. уч.	Лист	№ док.	Подп.	Дата	"Площадка обогащения угля АО	"ОФ "Анп	поновская	7″							
Разр	αδ.	Самусева ЕДо			20.09.23		Стадия	Лист	Листов							
Προθι	ерил	Caum					П	4								
Н. контр. Нач. отдела		Савин Саити		Mabu	20.09.23 20.09.23	Разрез 1–1	000	"Проект-	Сервис"							

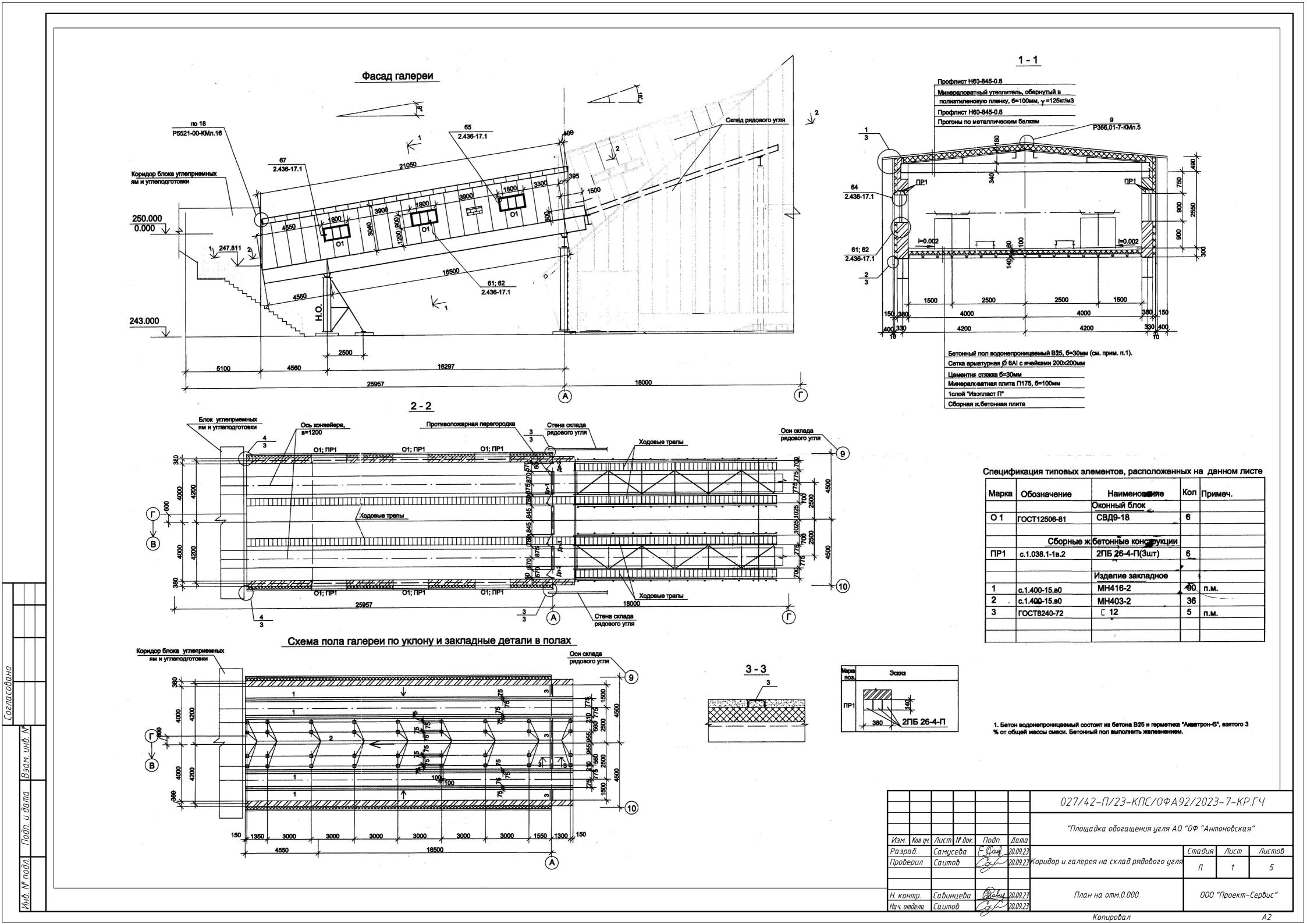


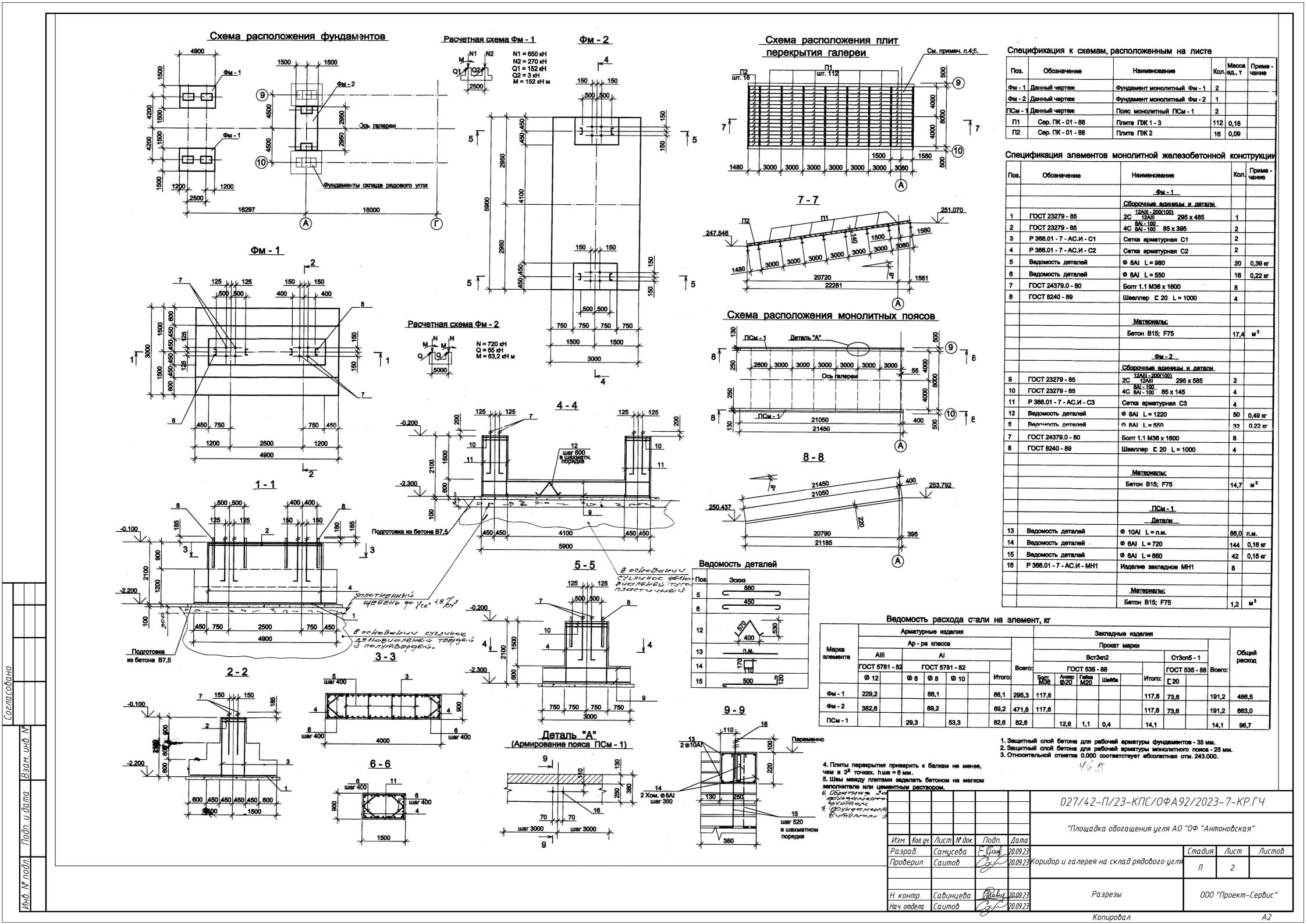


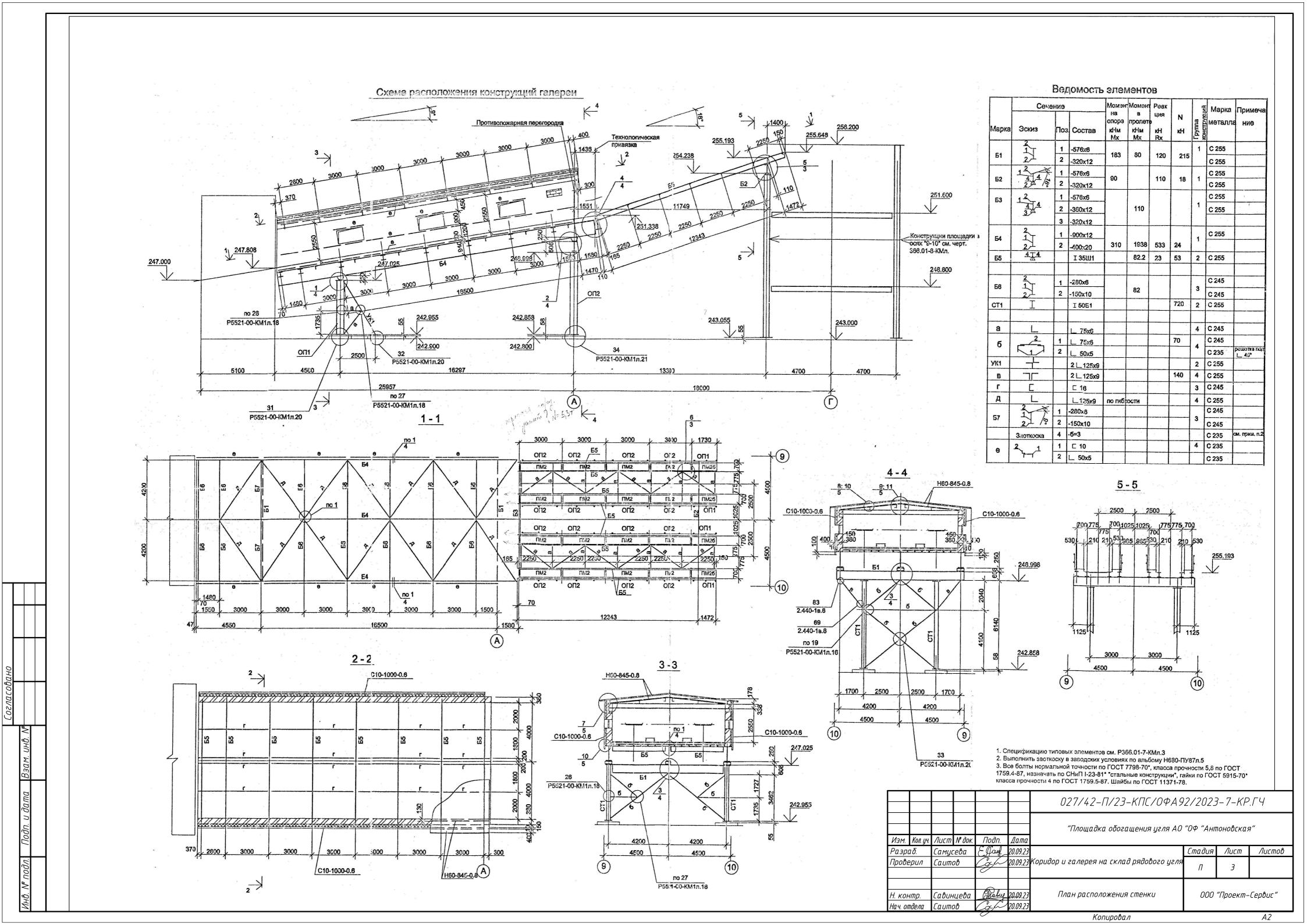


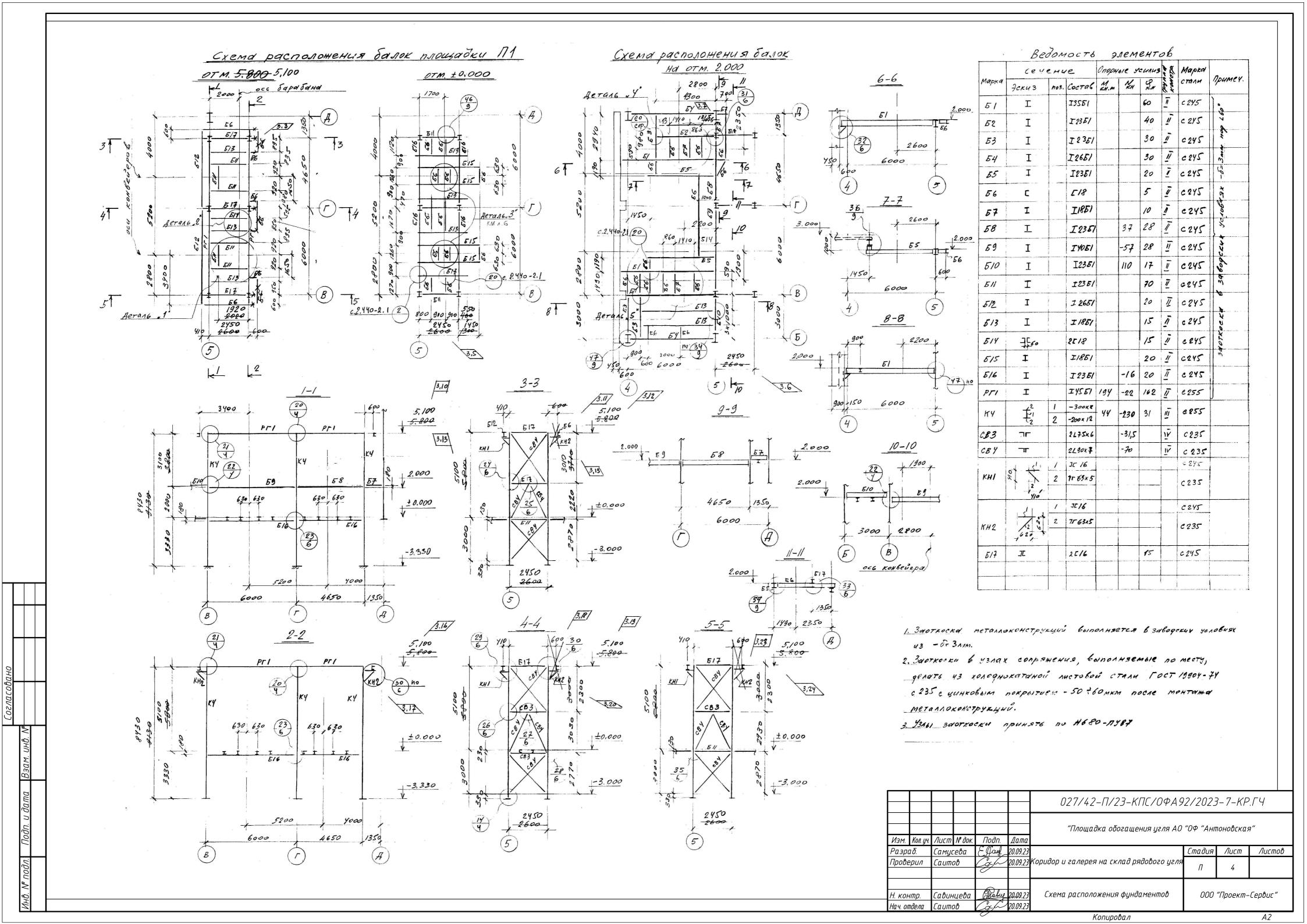


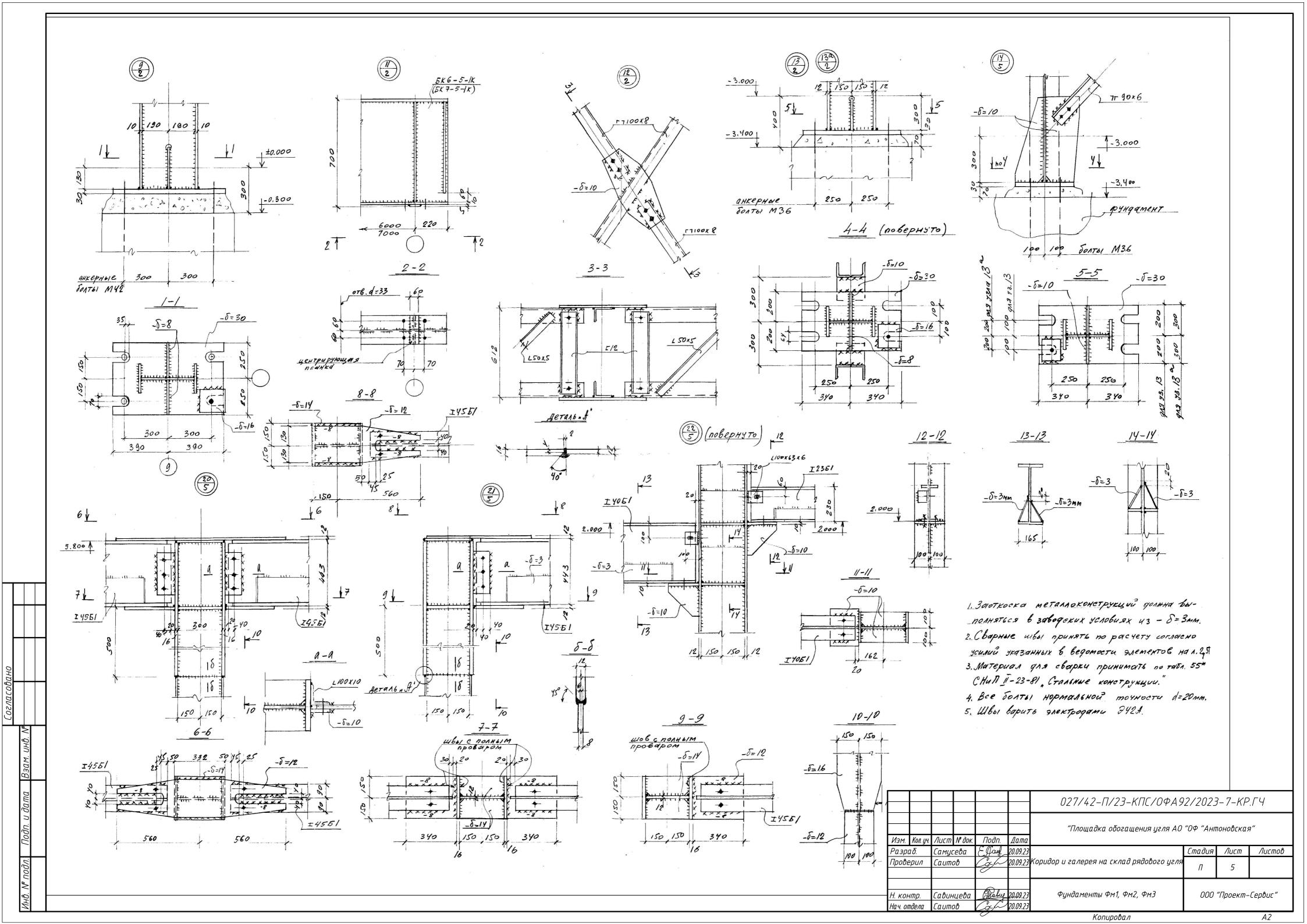


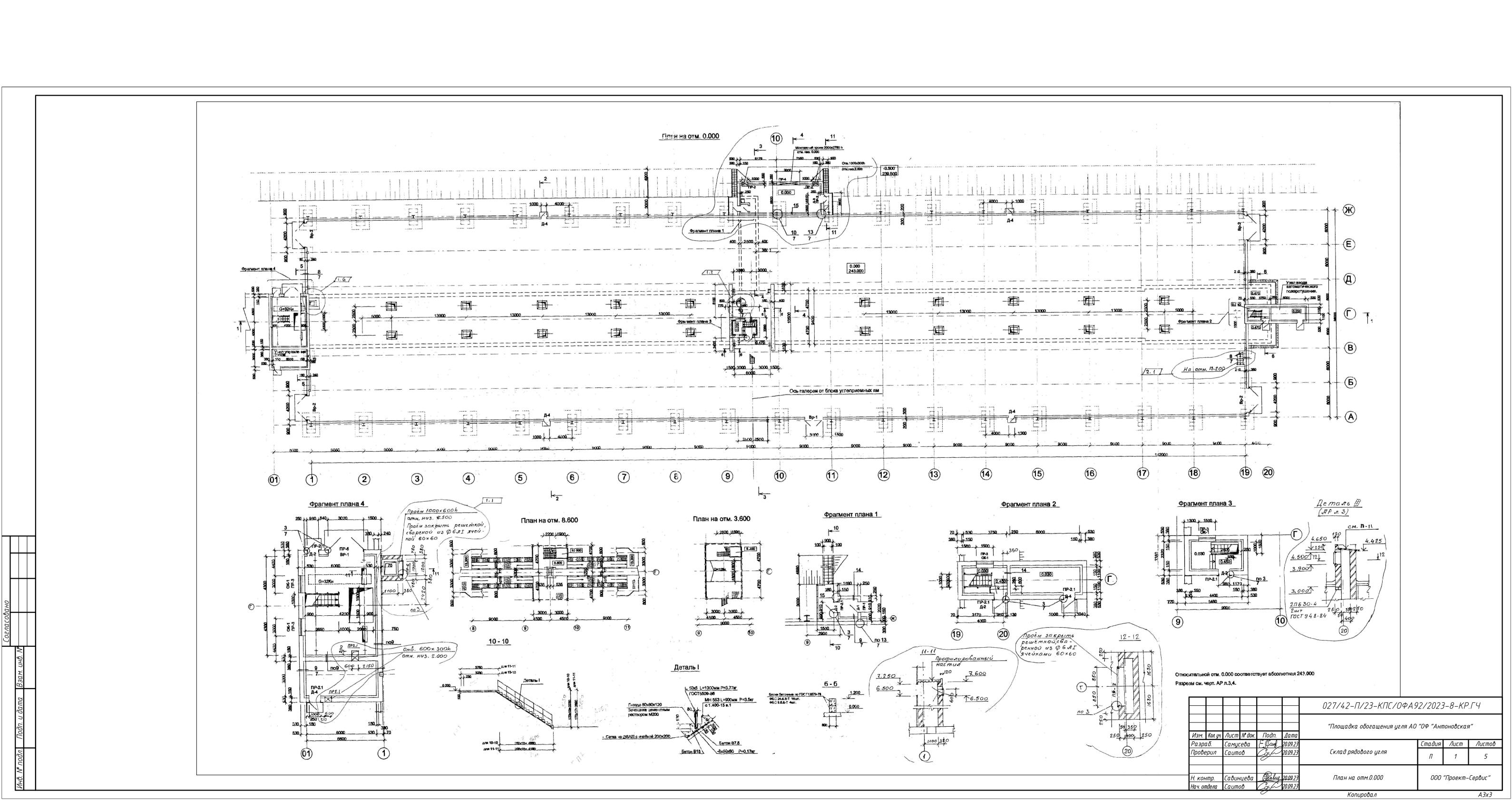


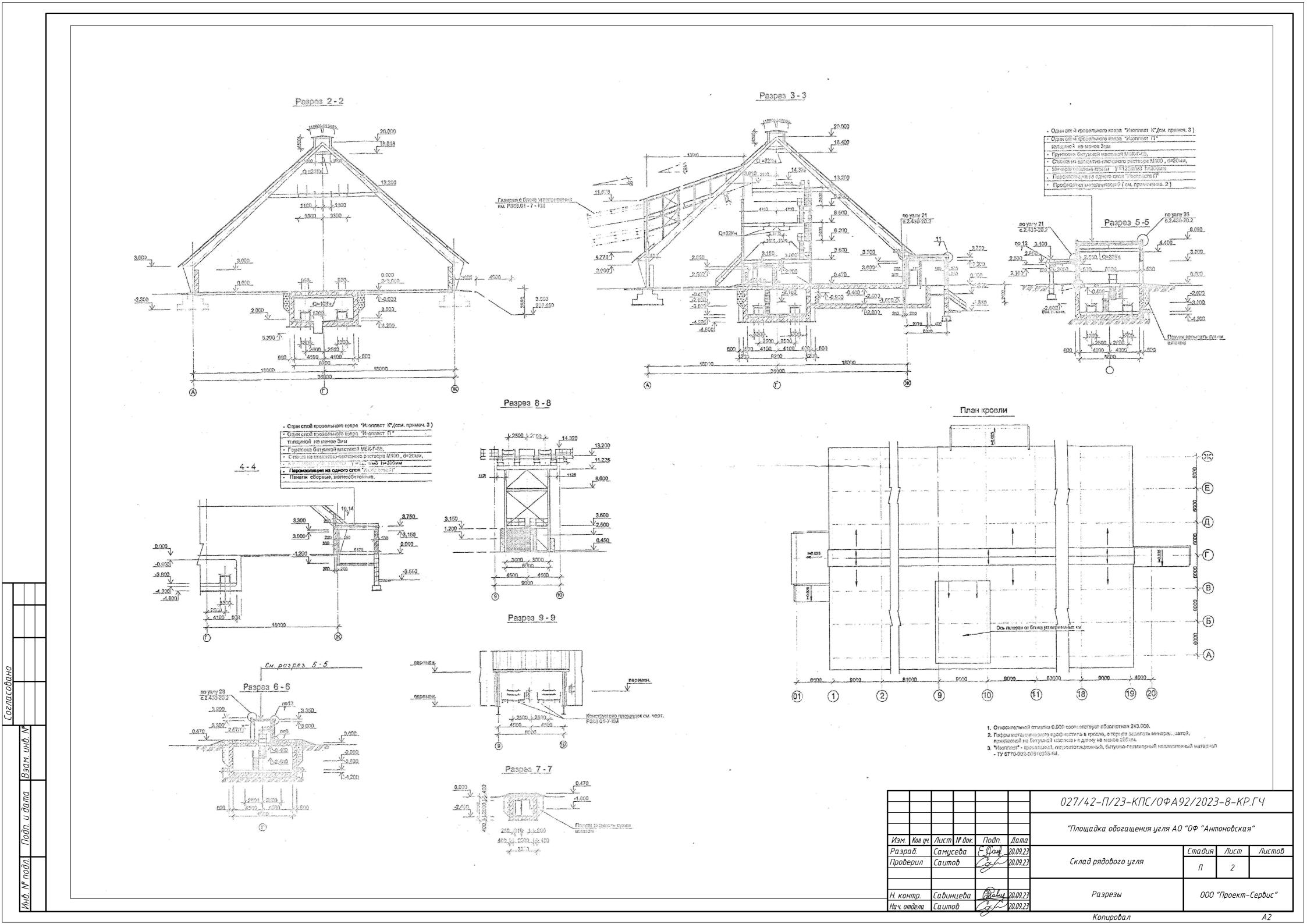


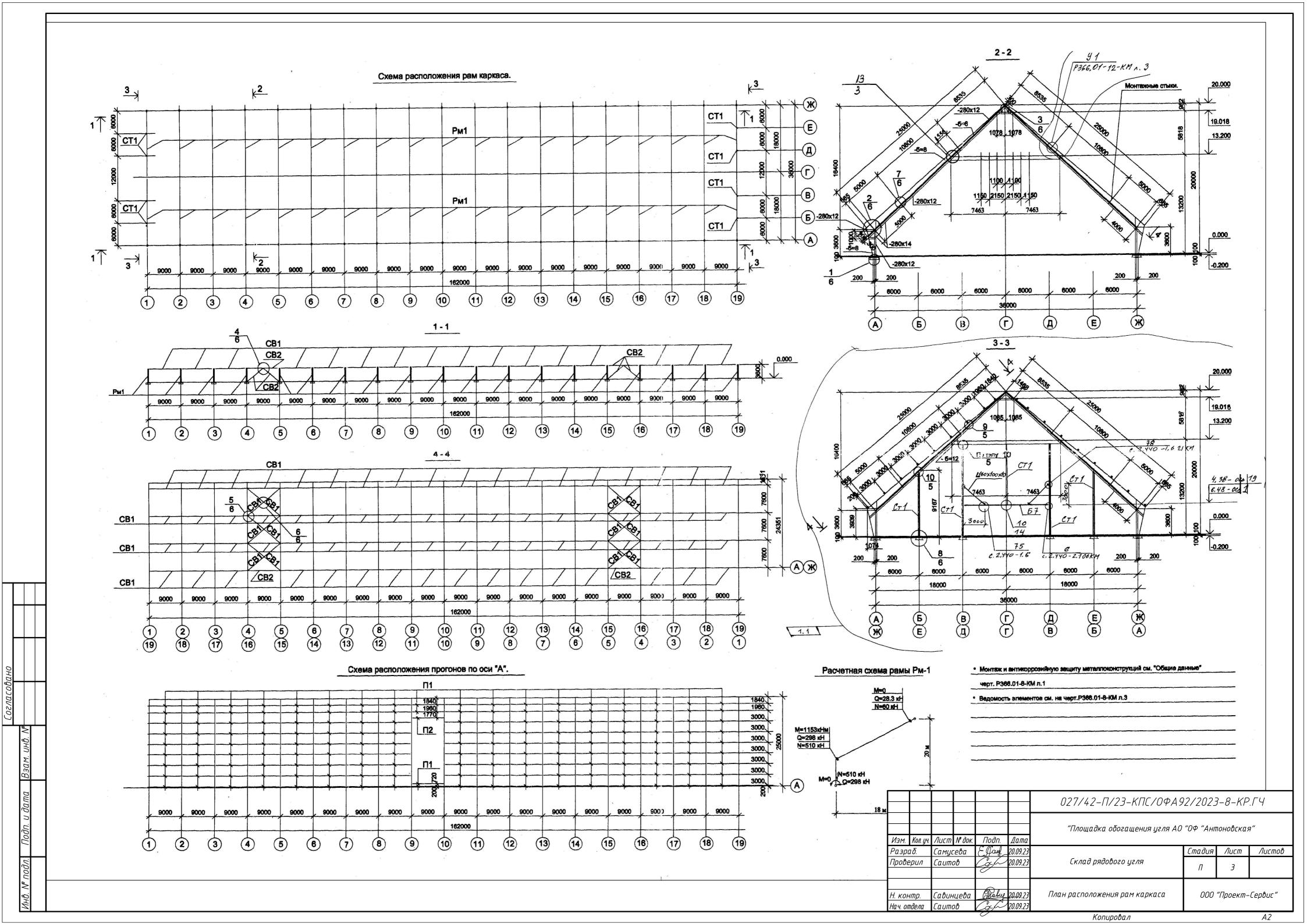


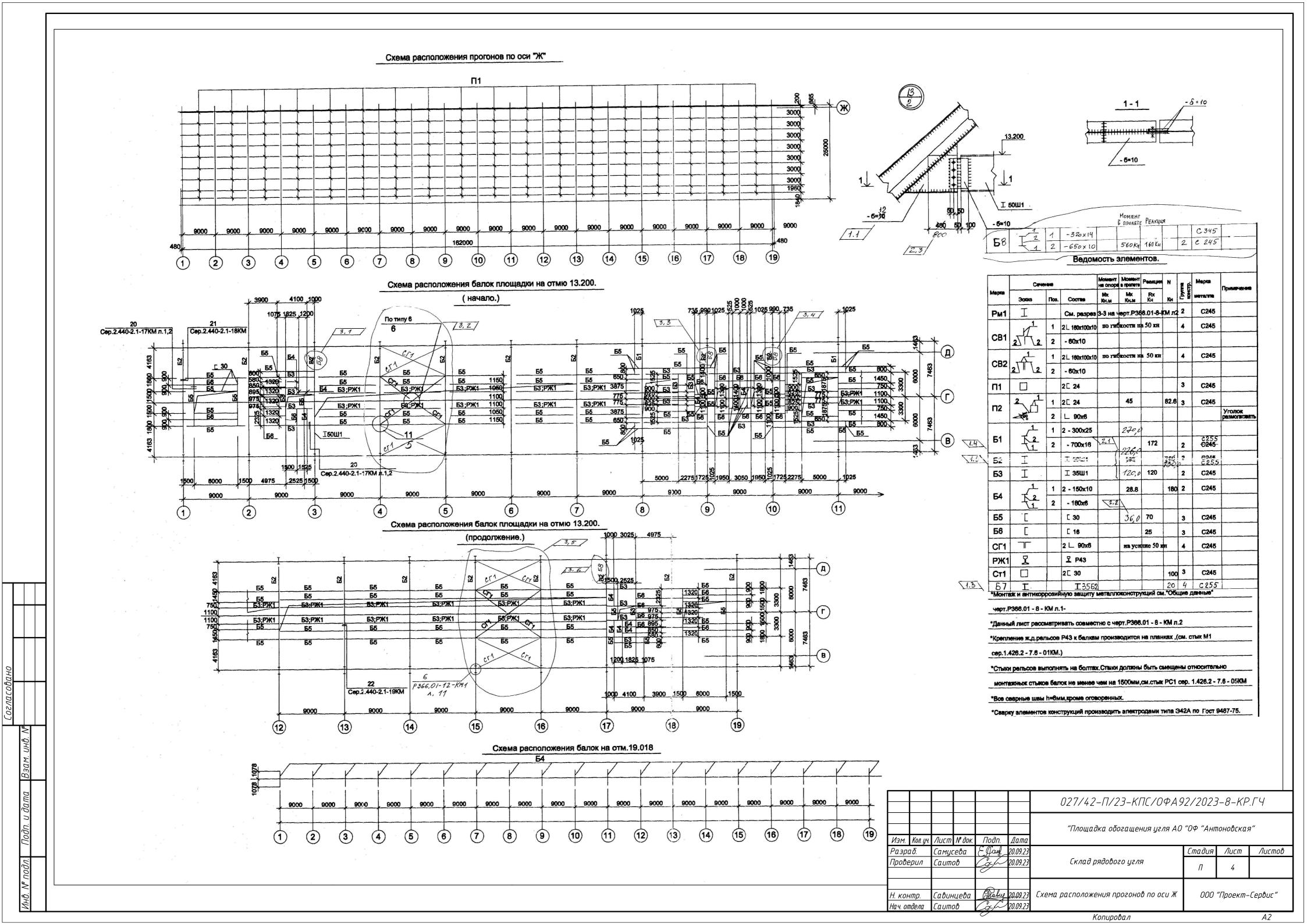


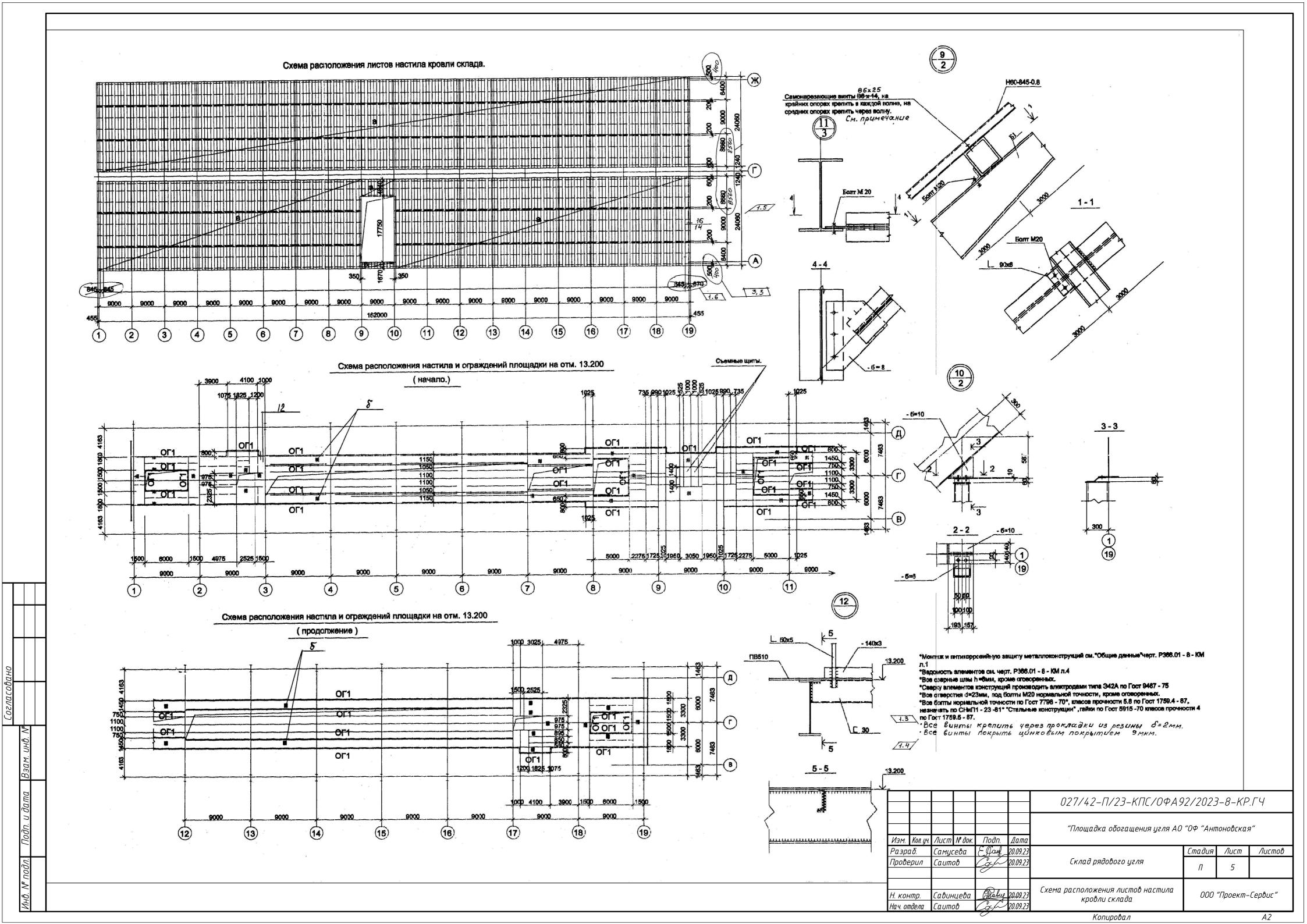


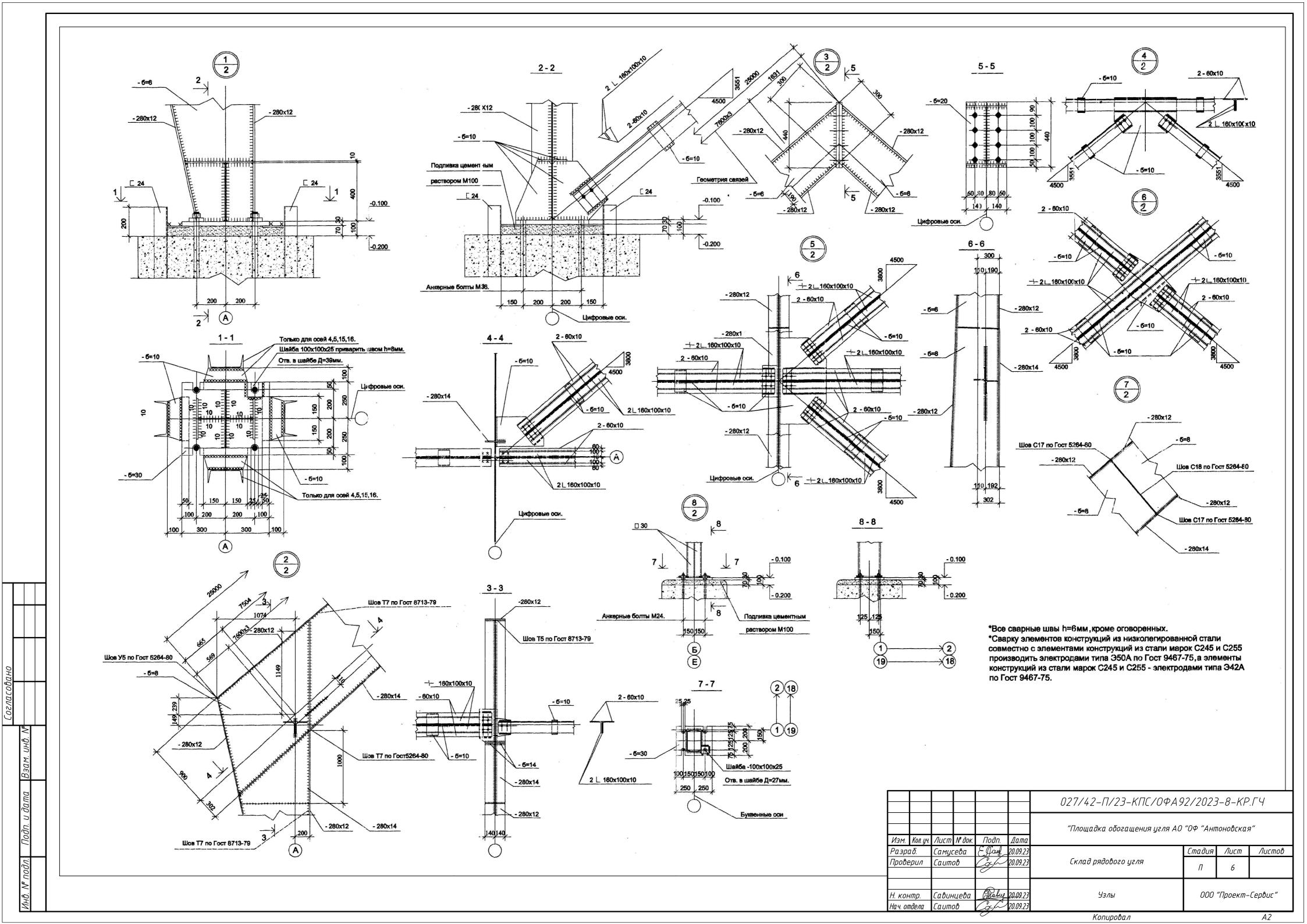


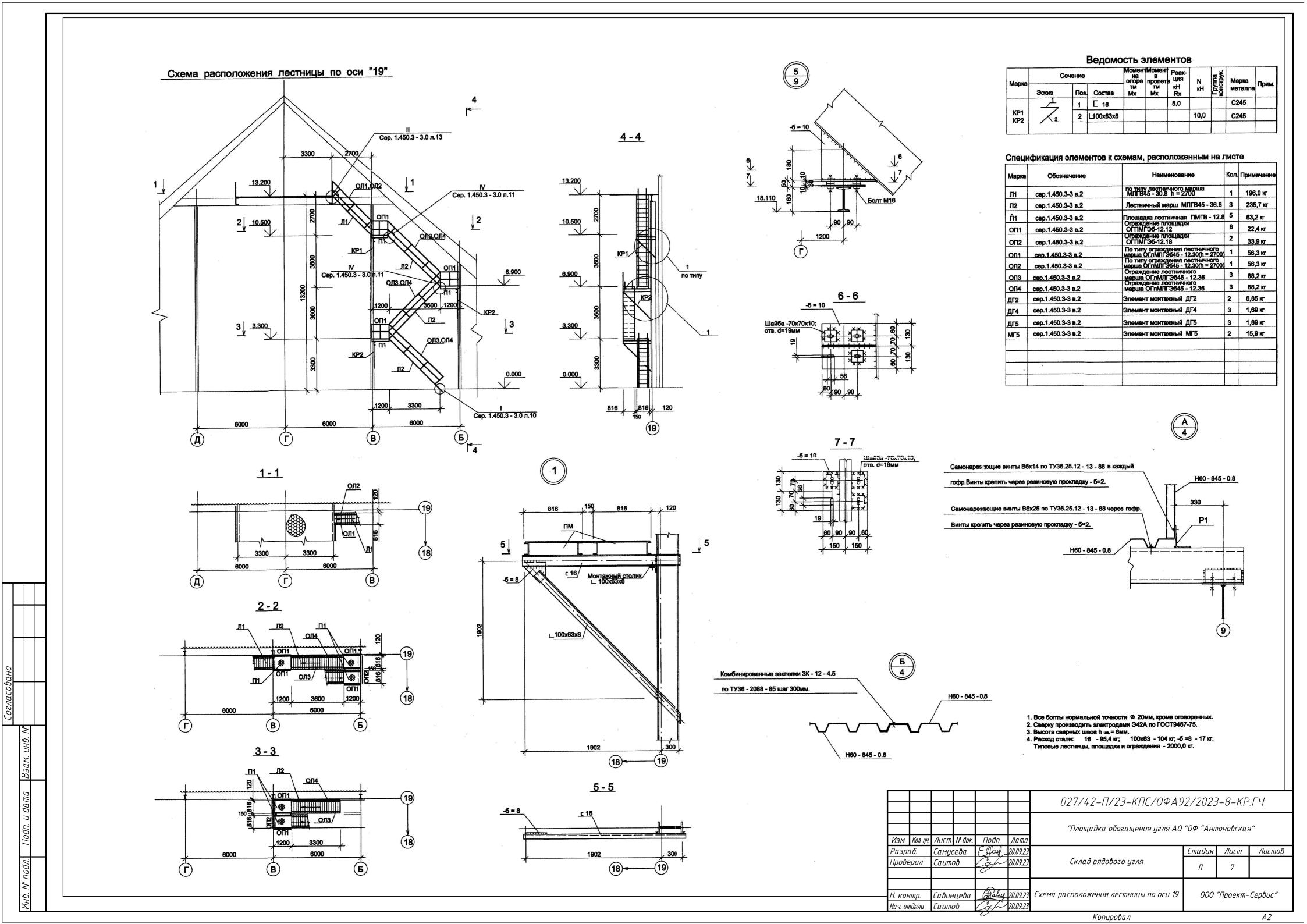


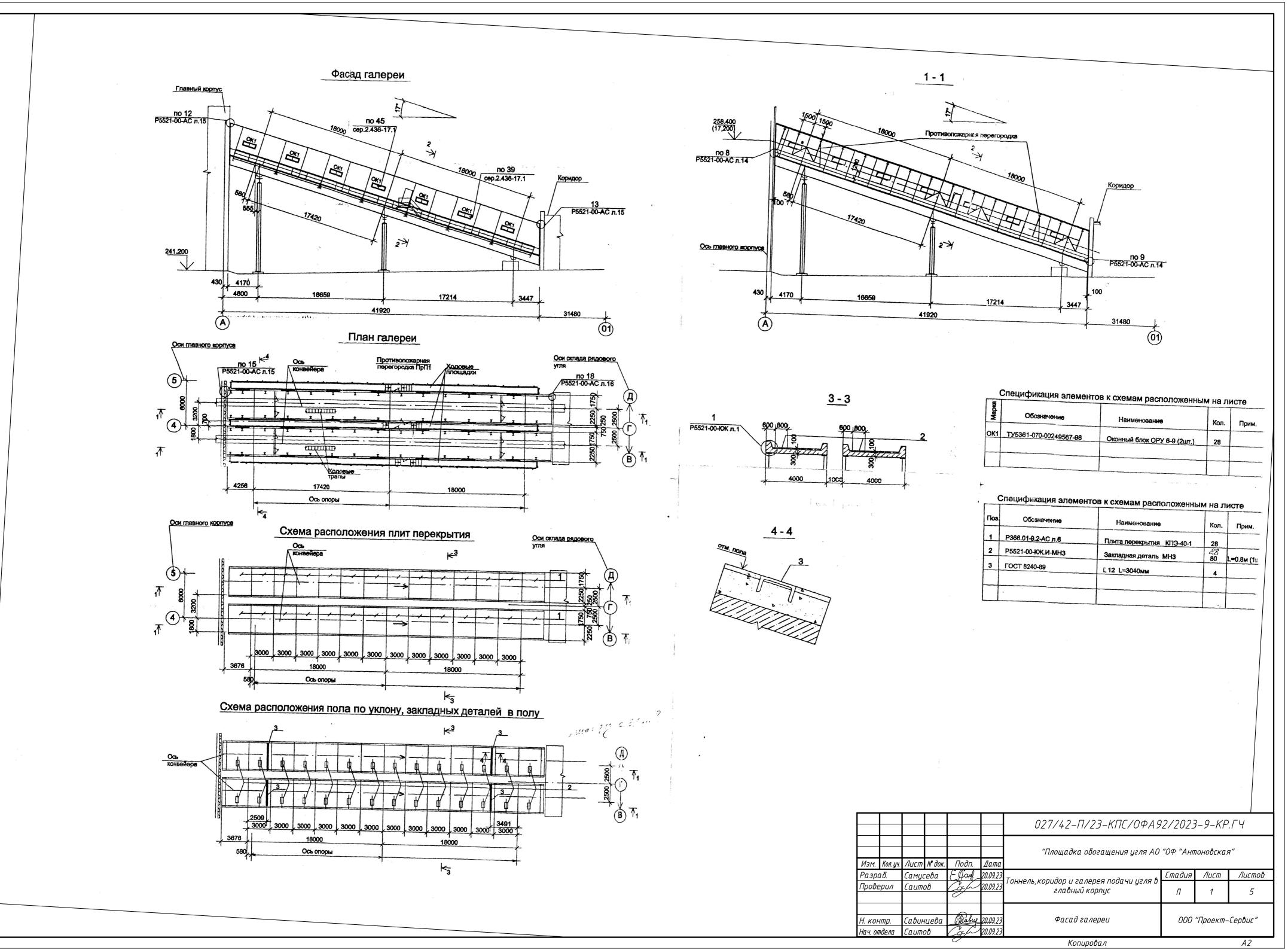


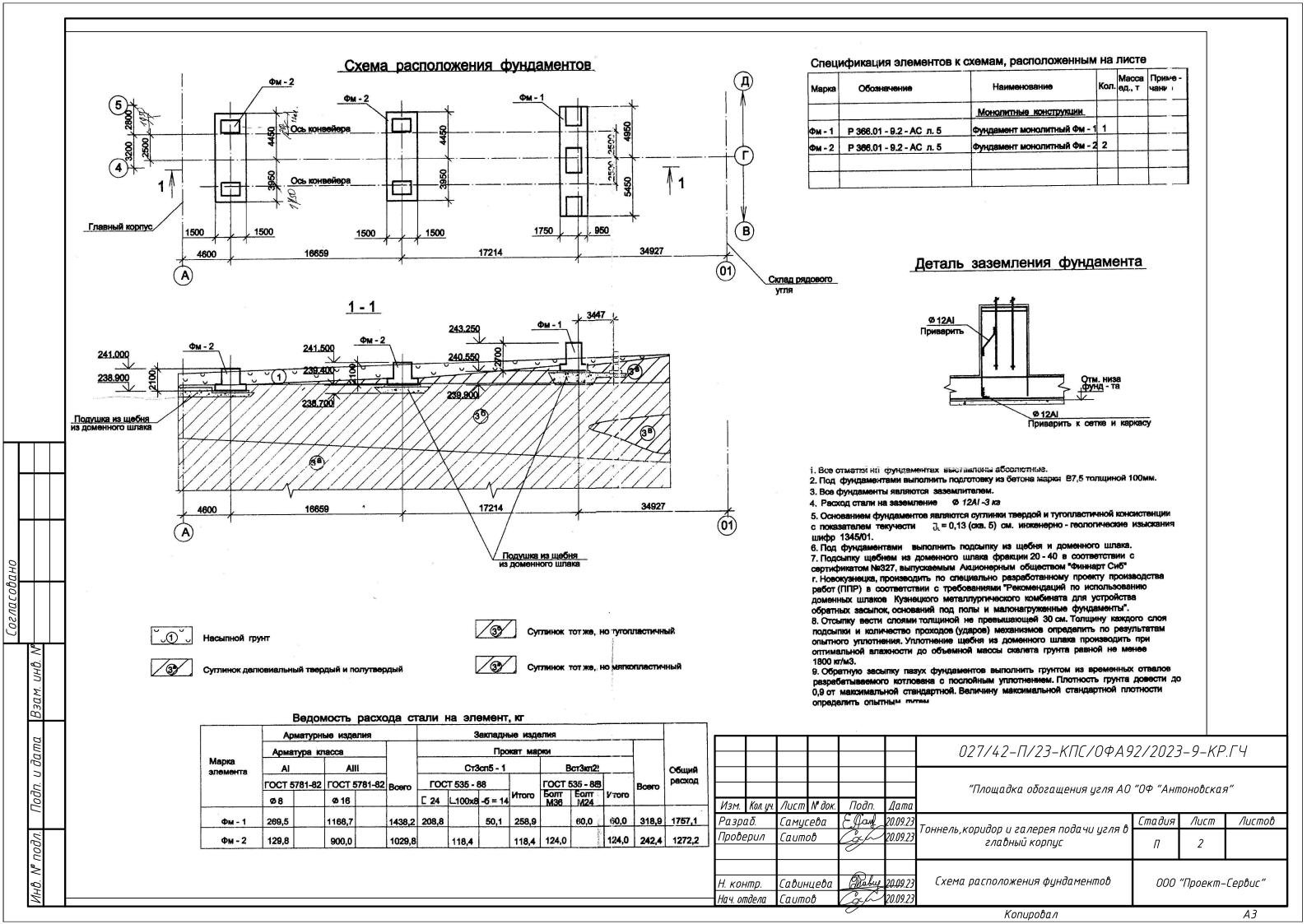


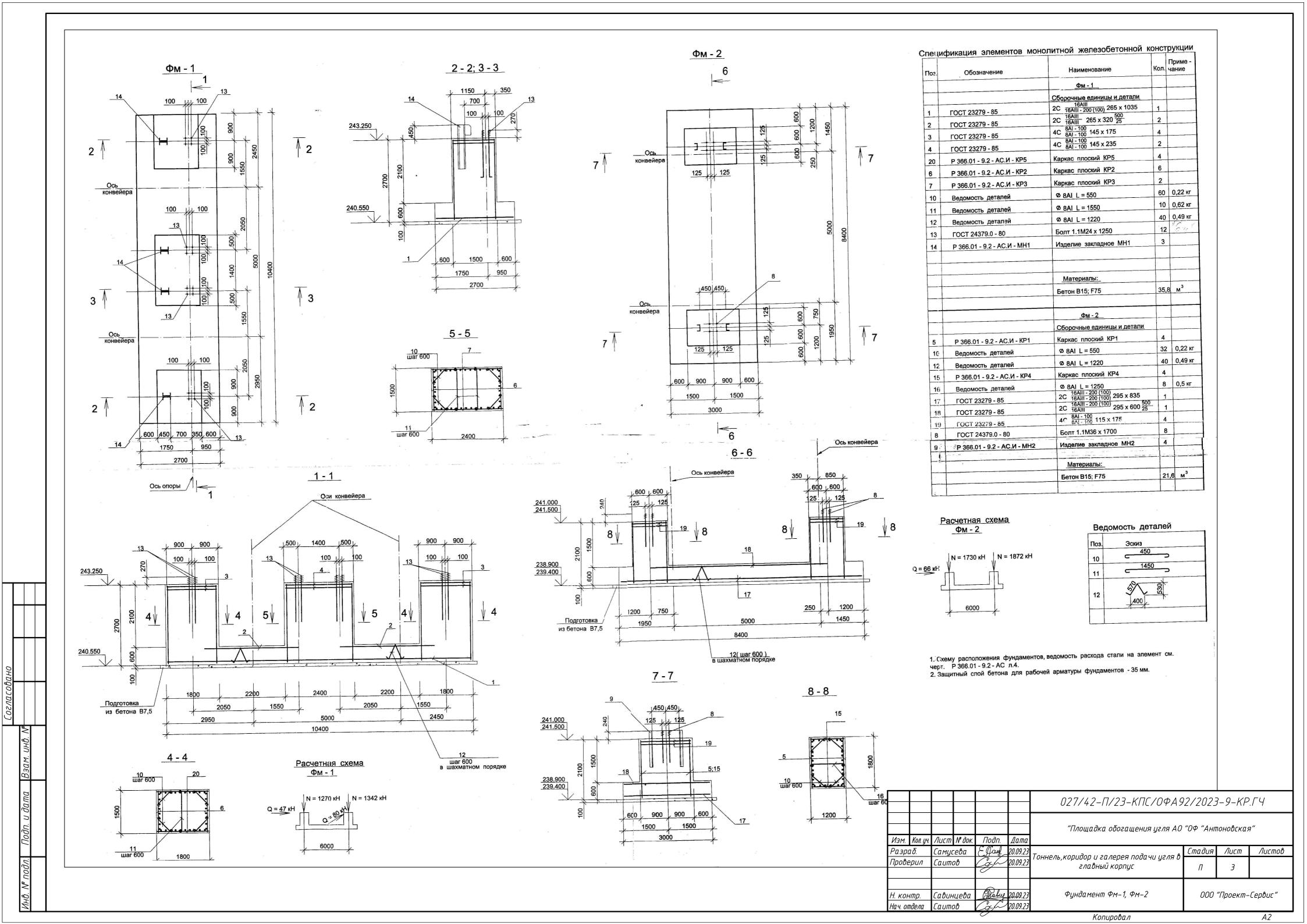


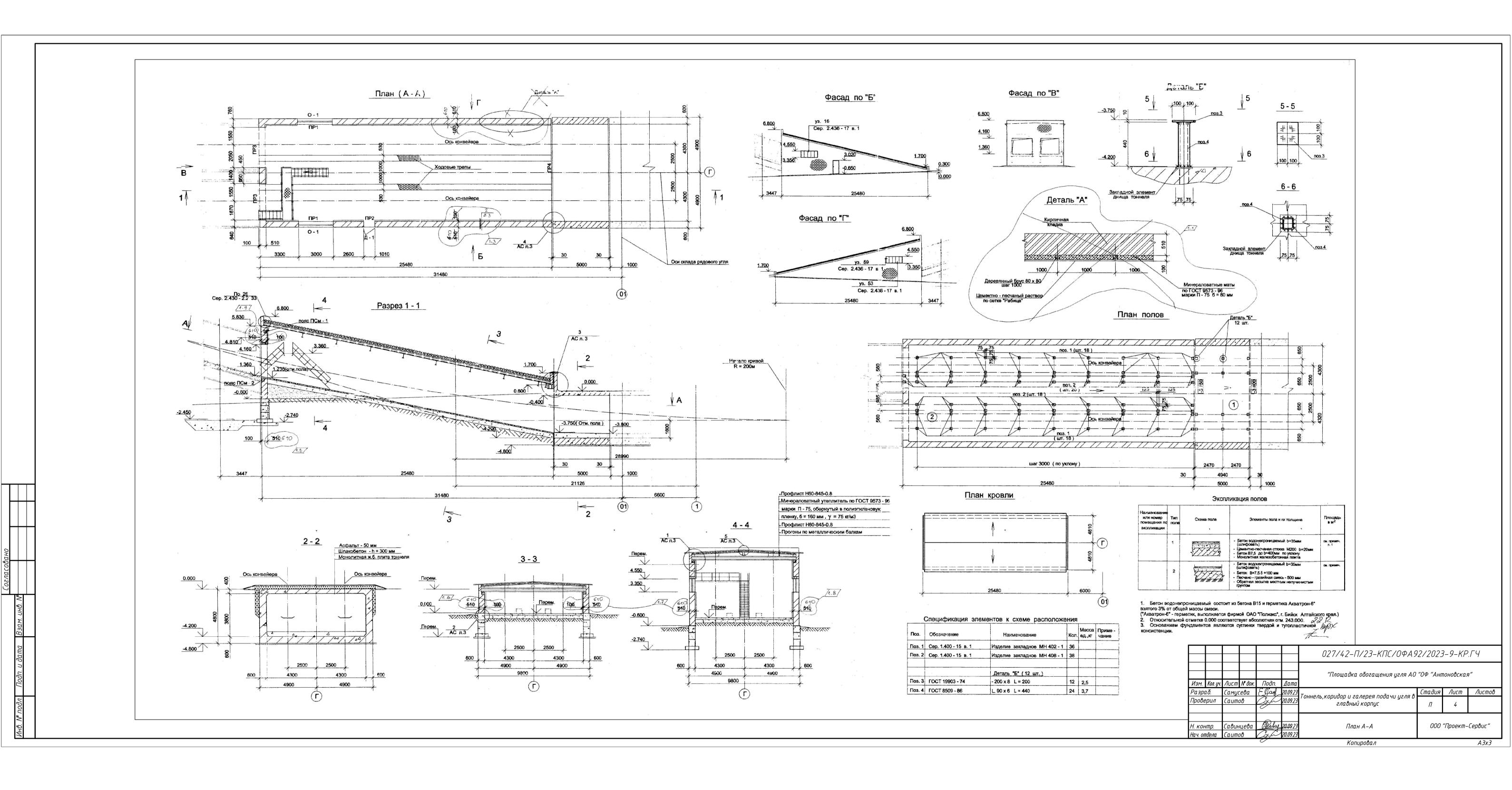


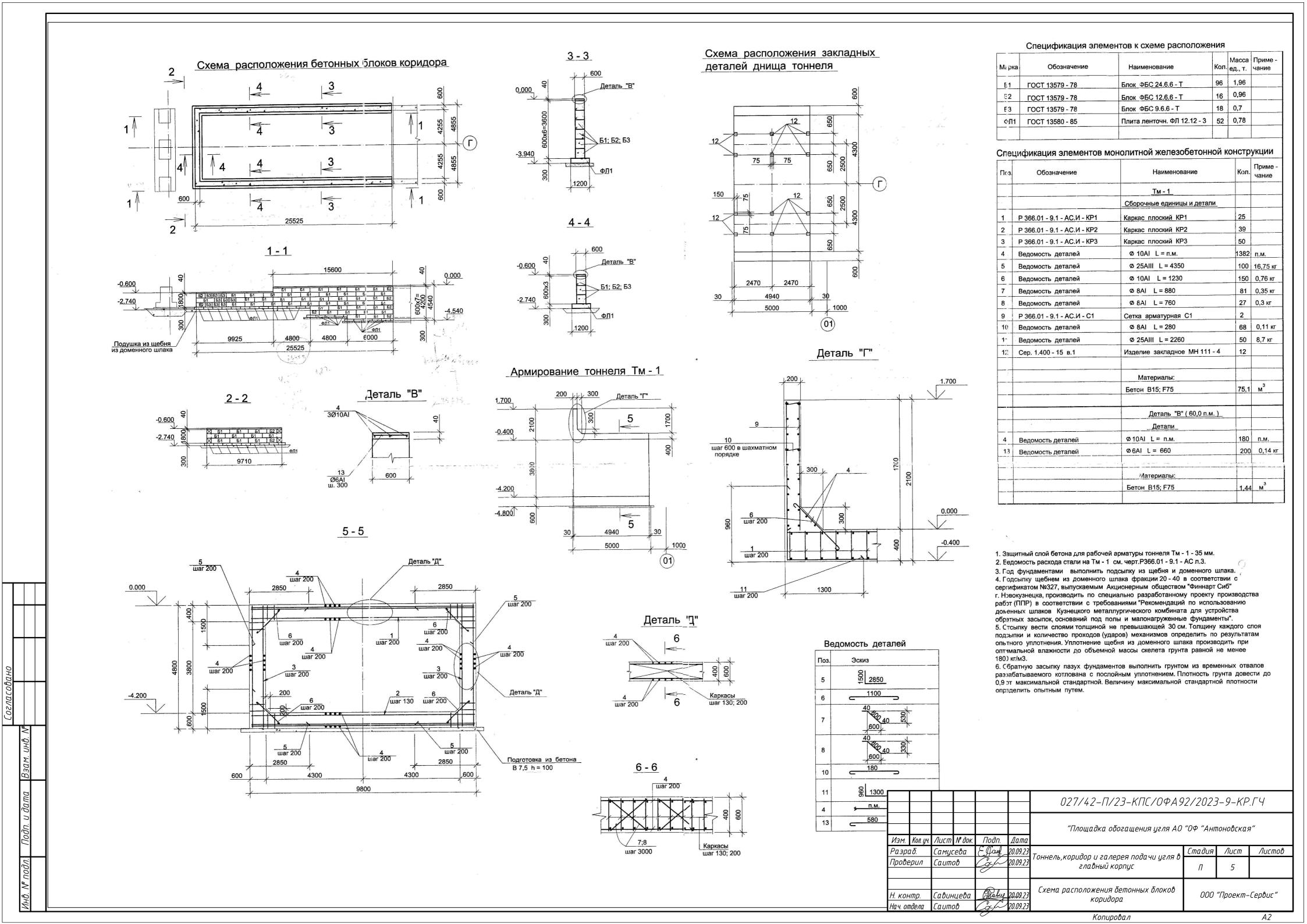


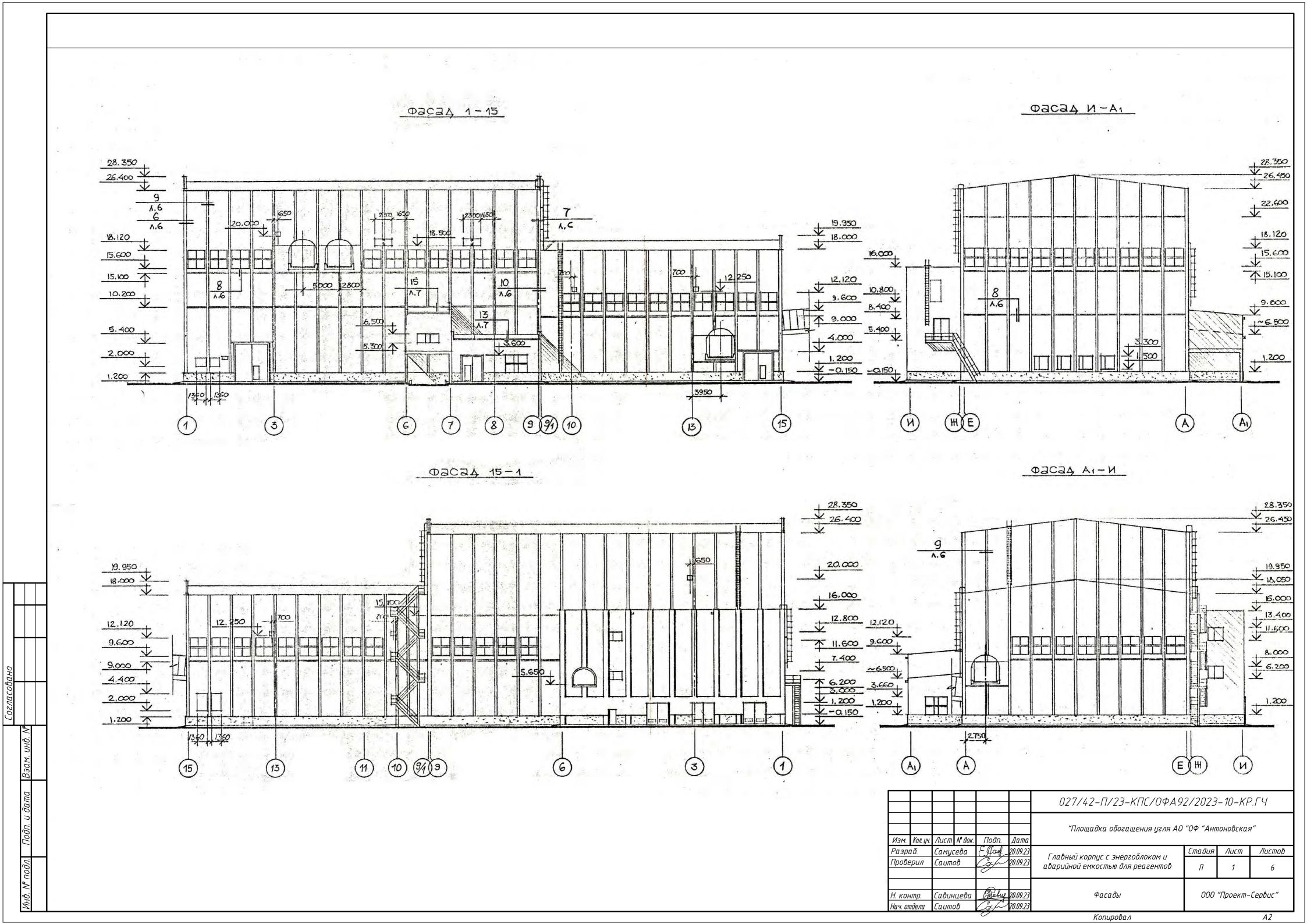


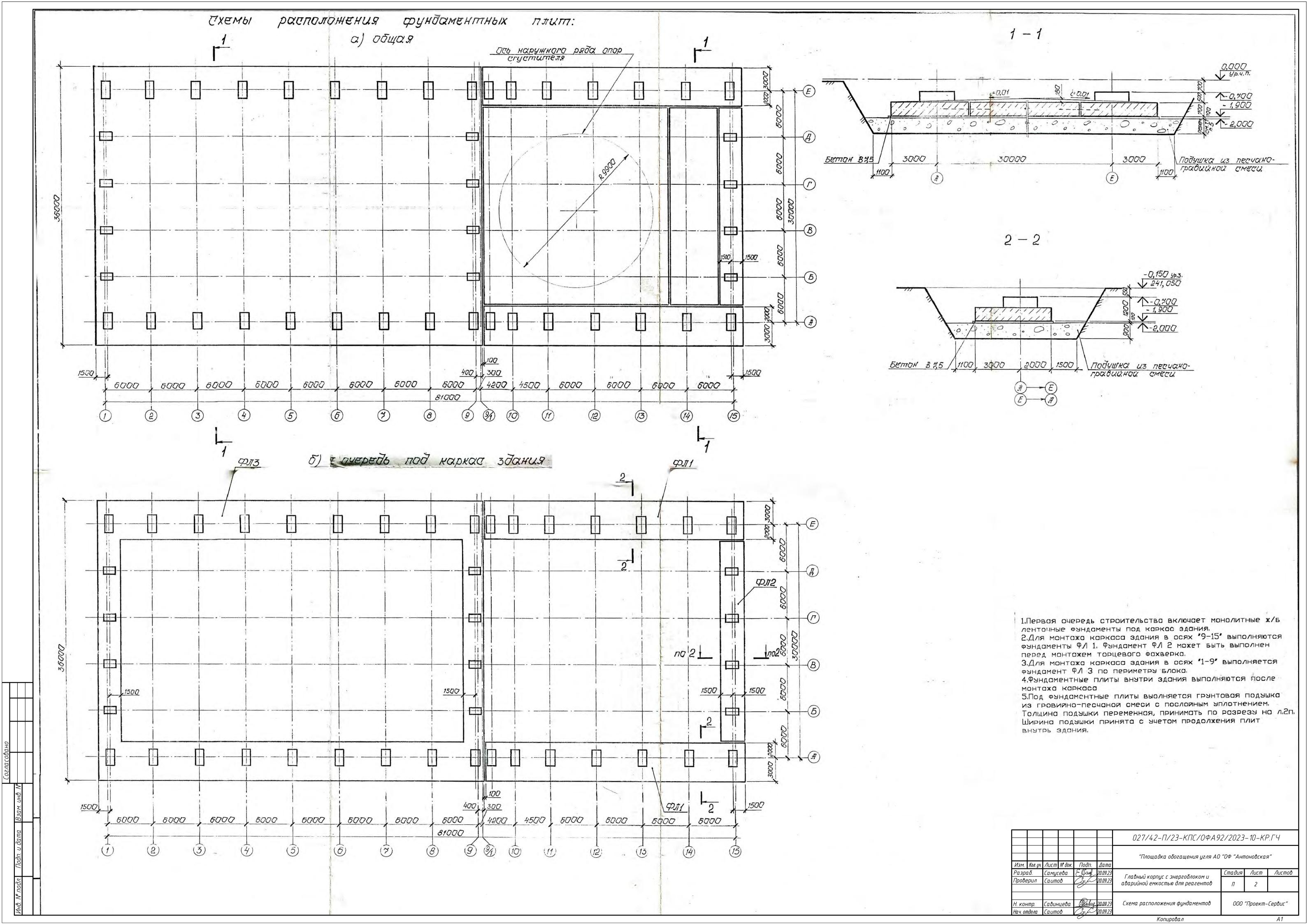


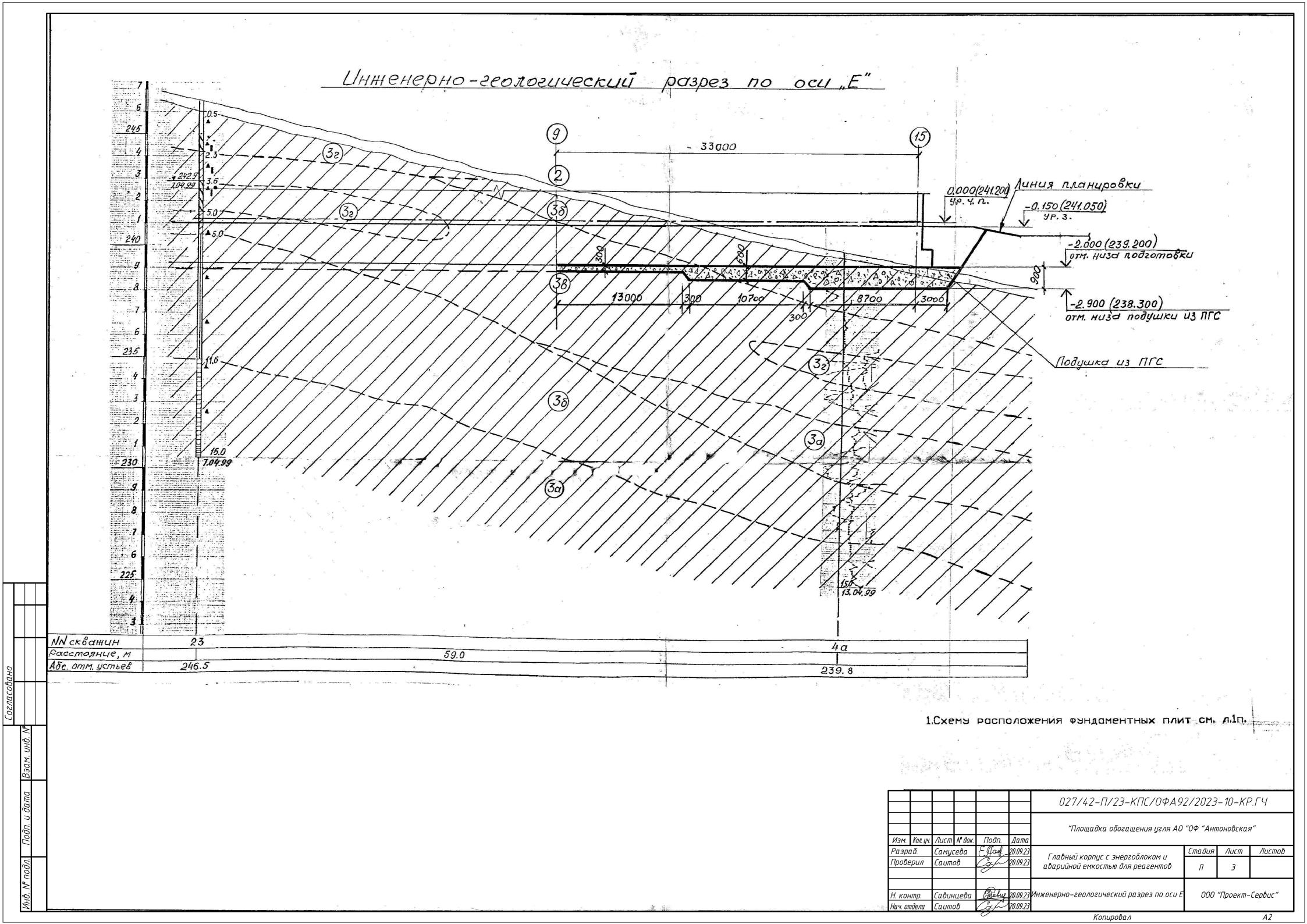


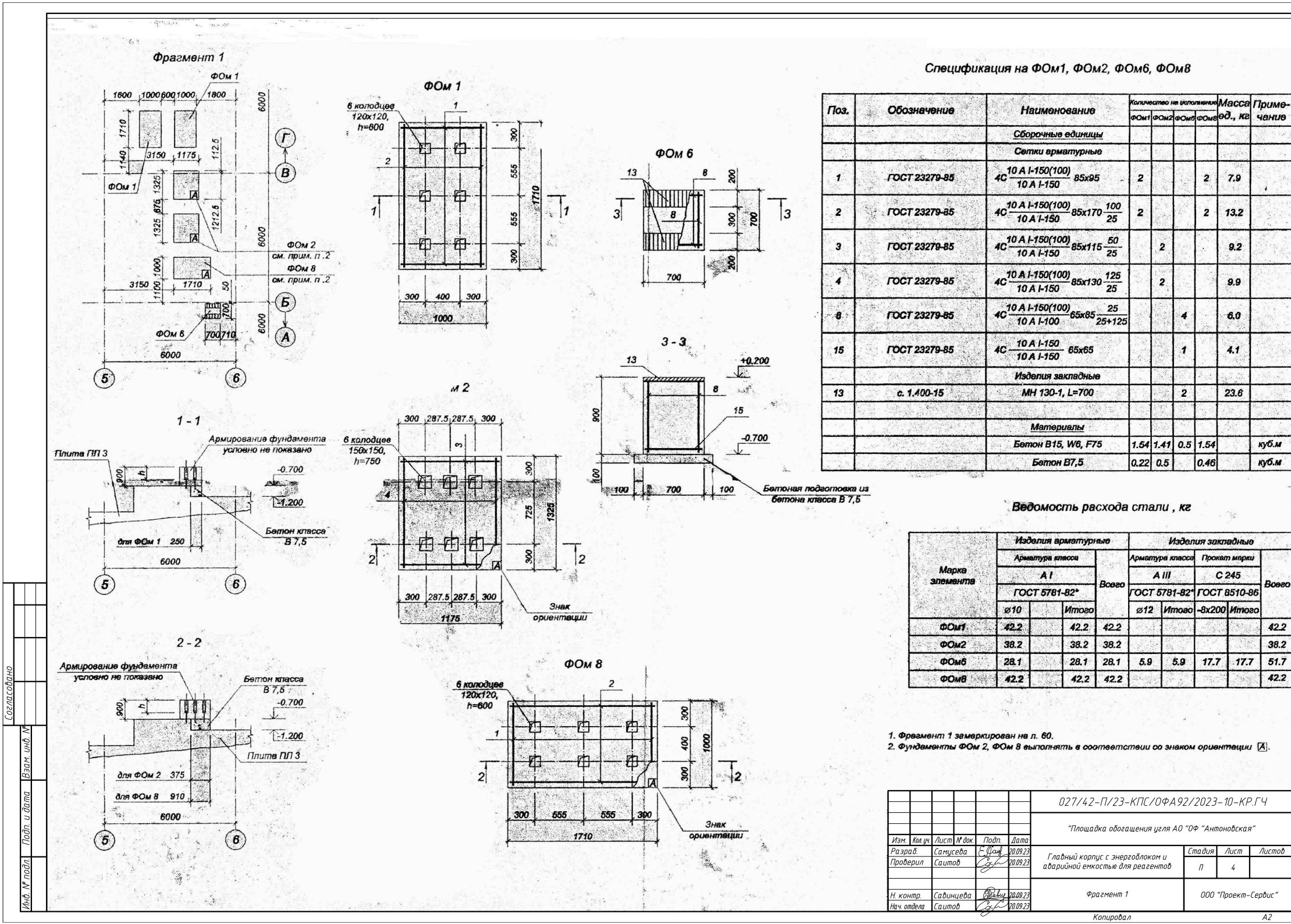












кубм

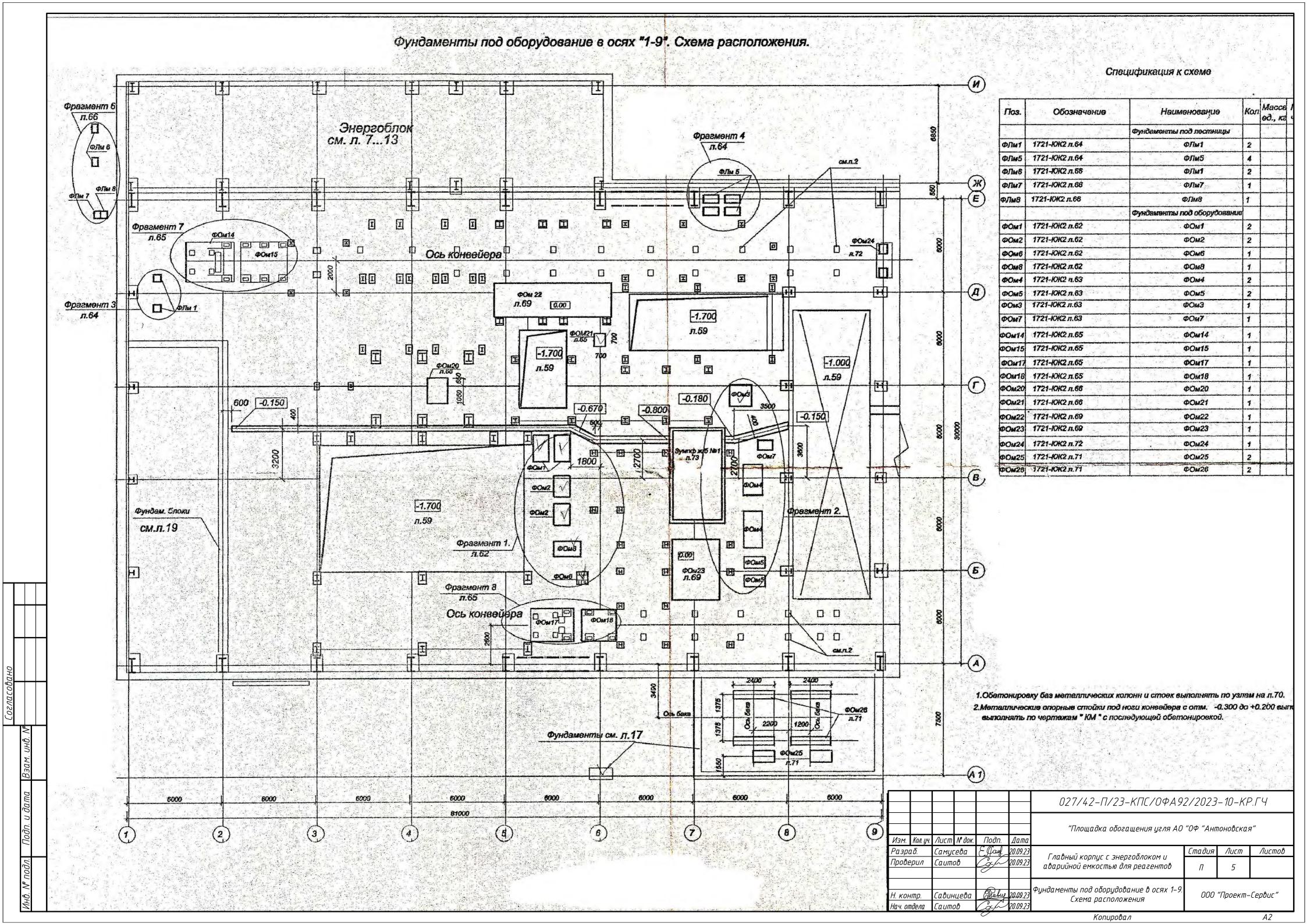
куб.м

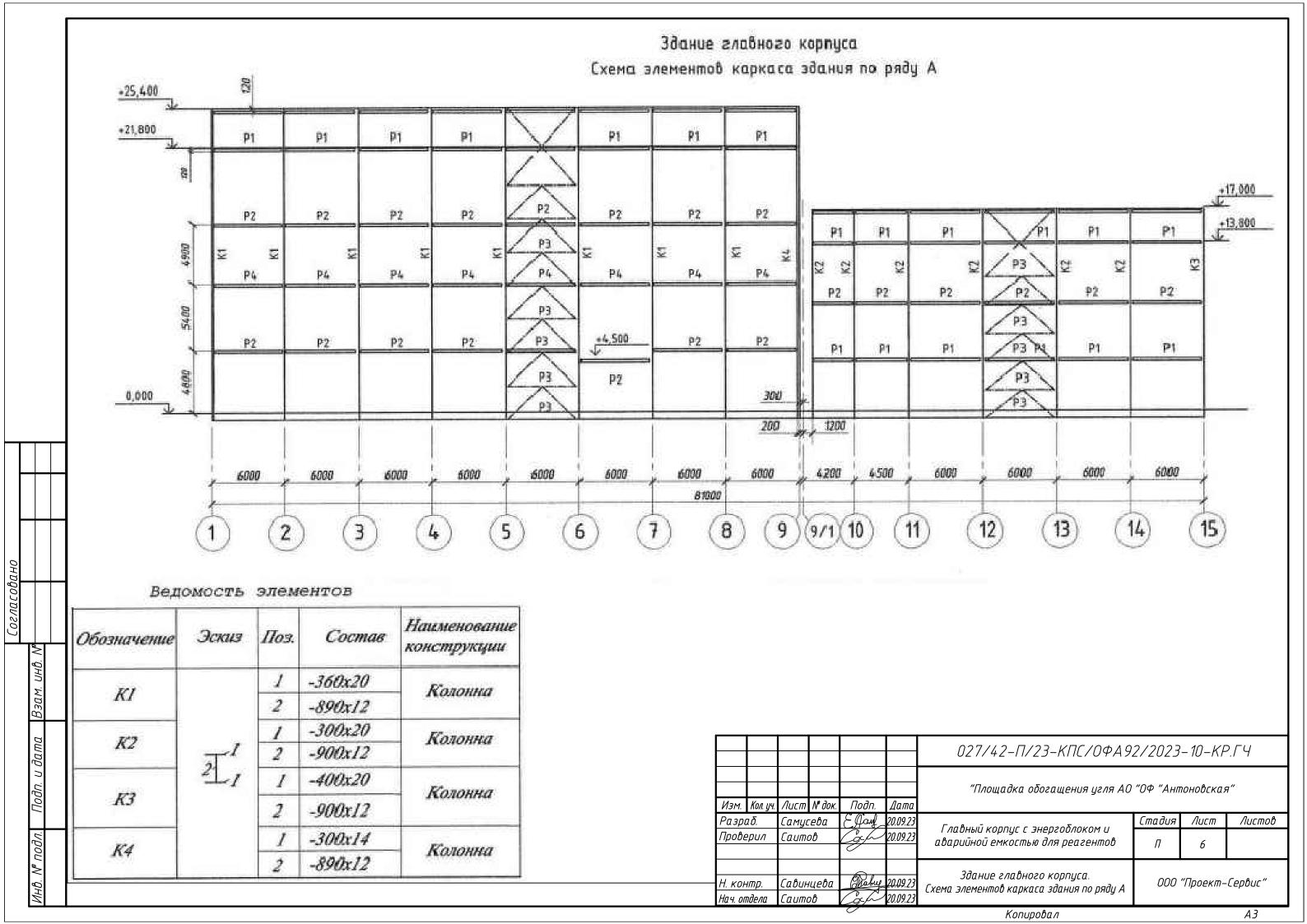
38.2

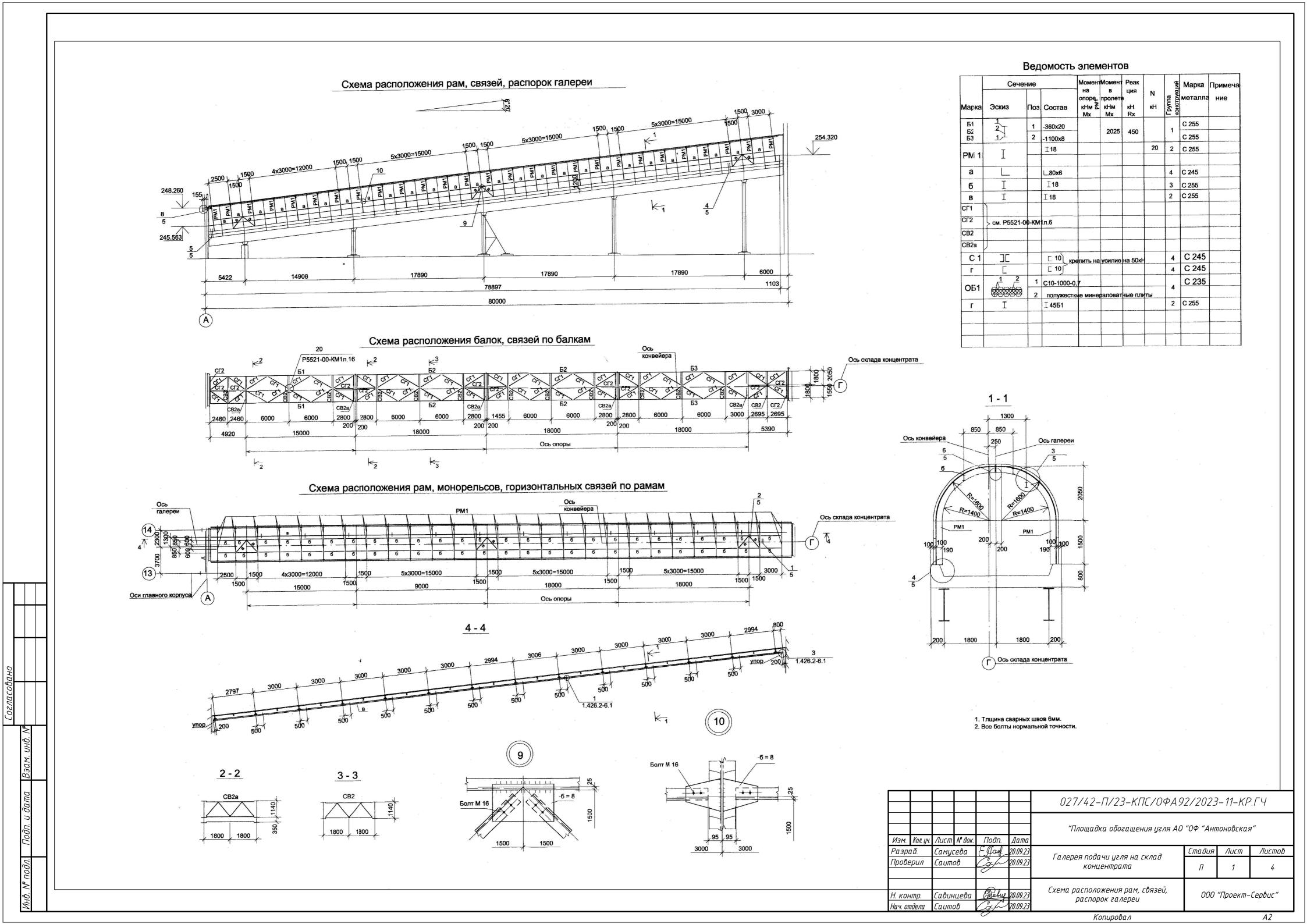
51.7

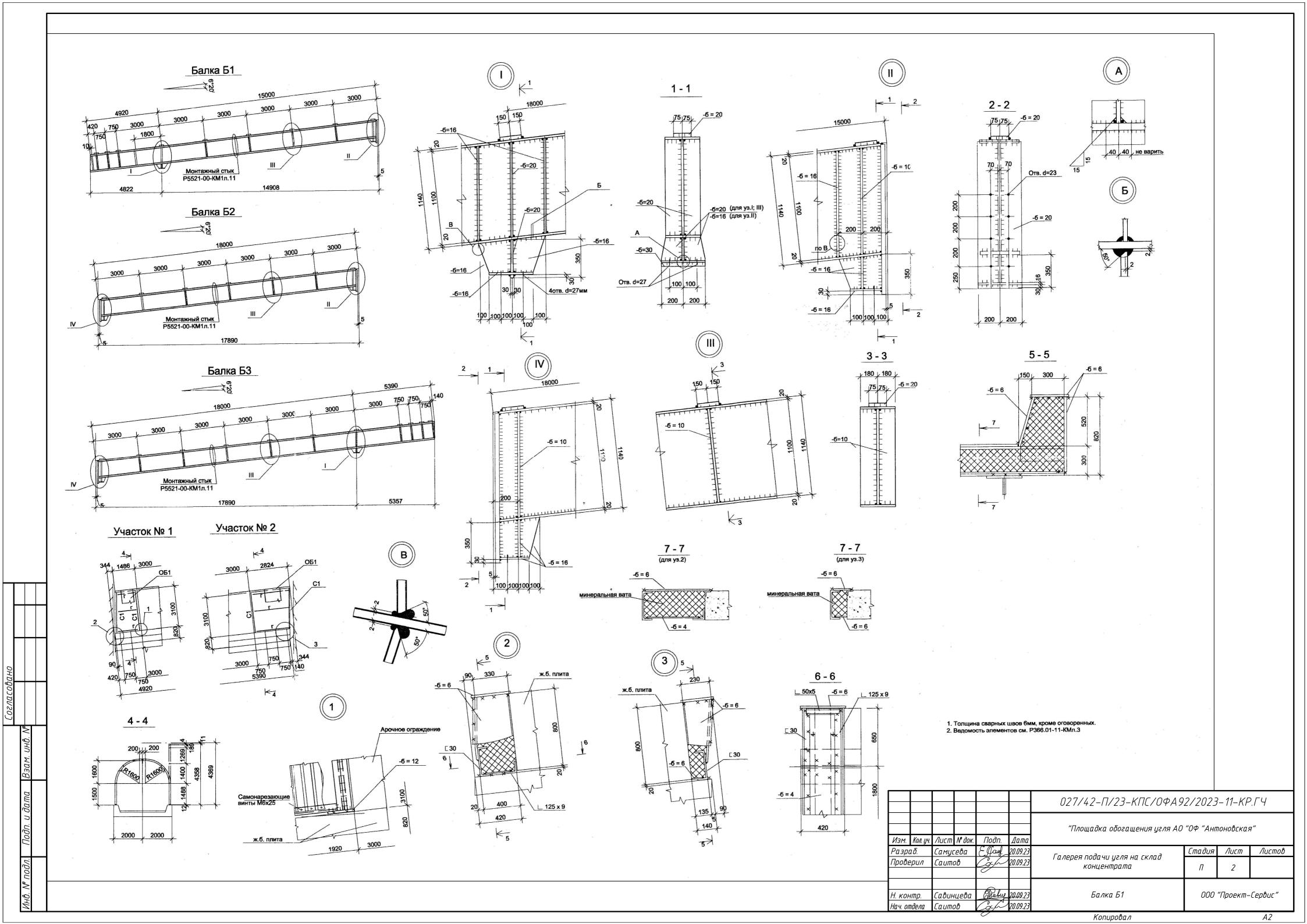
42.2

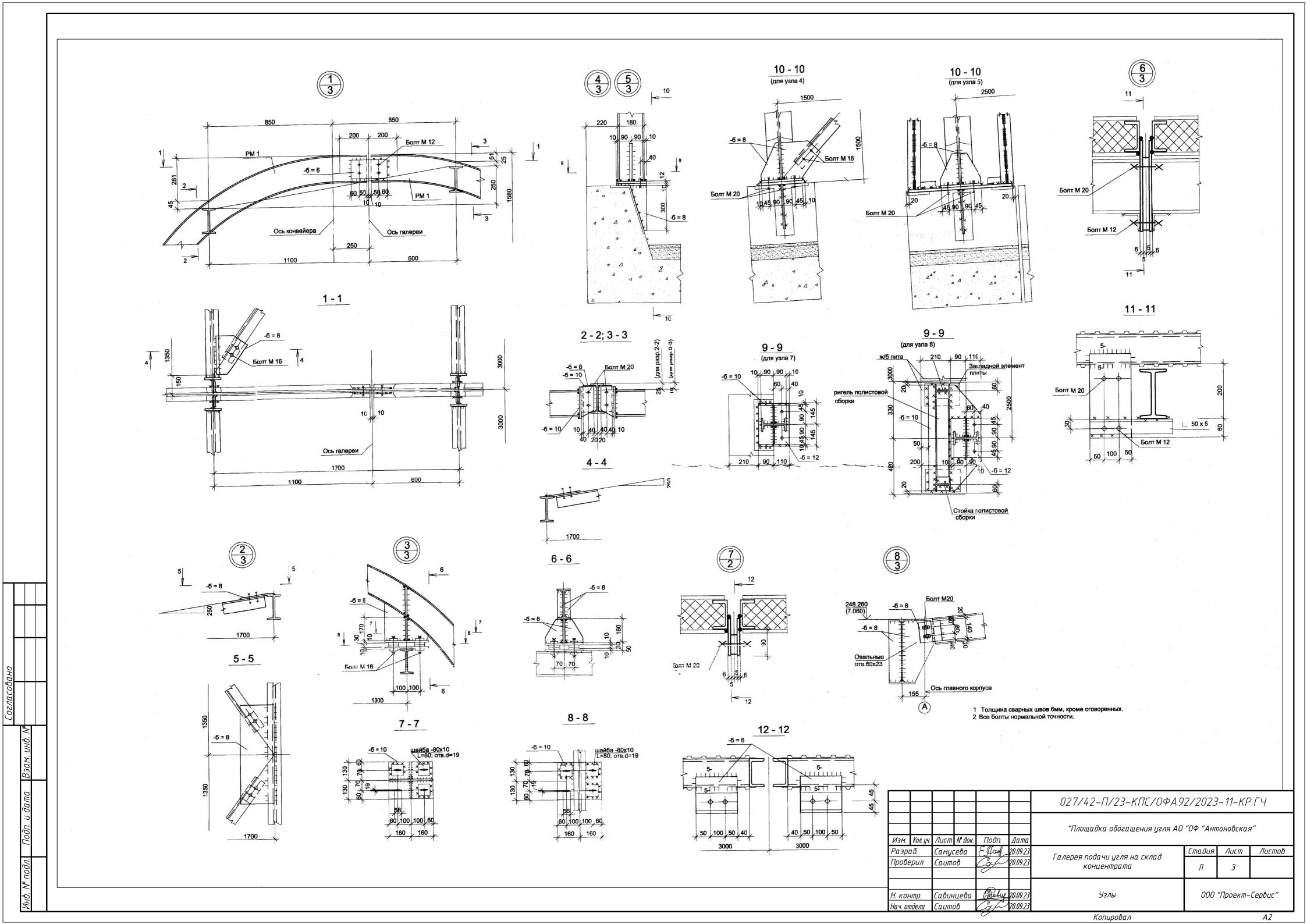
A2

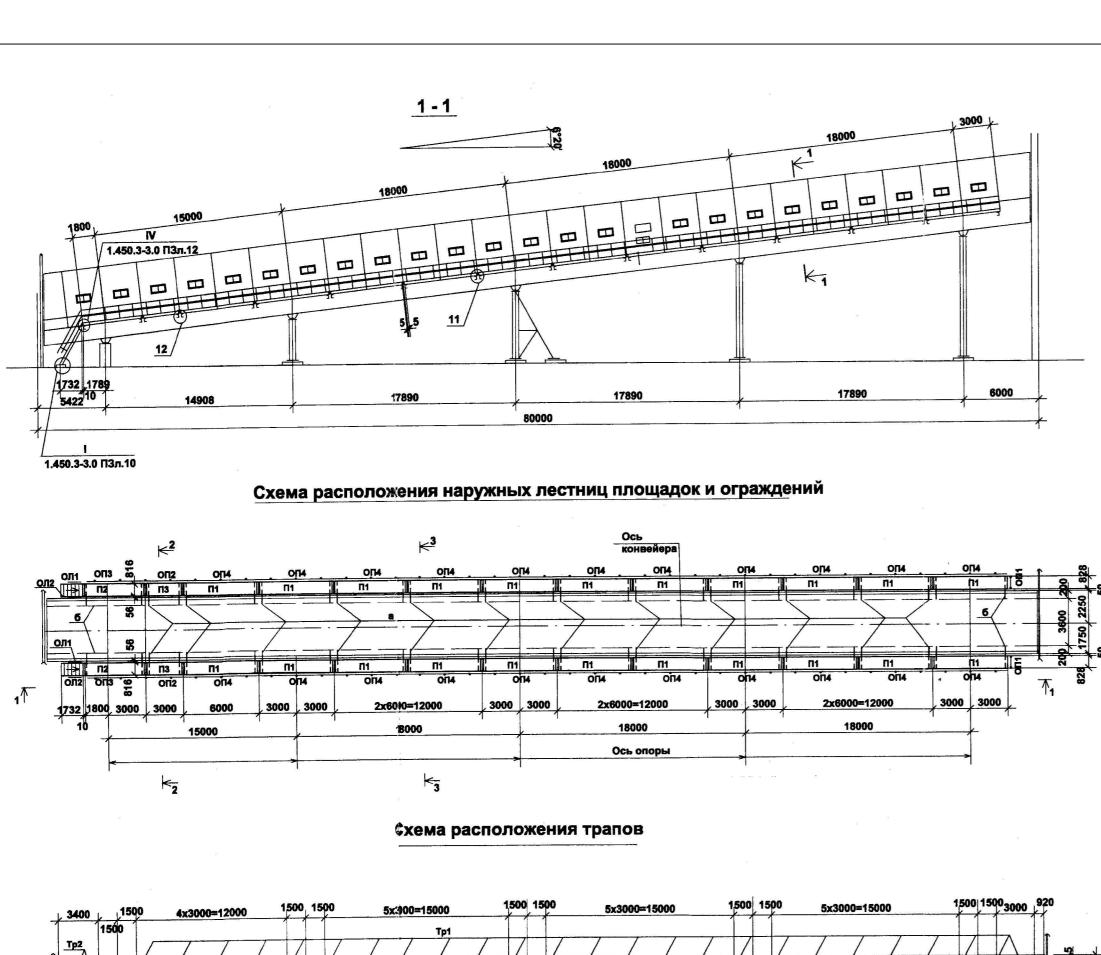


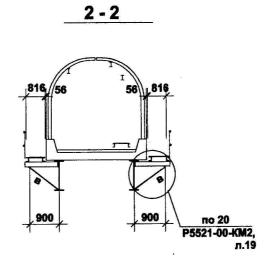












## Ведомость элементов

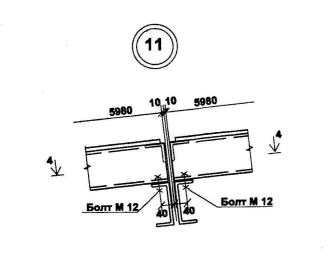
	Ce	чение		Момен Момент Реак				икций	Марка	Примеч		
Марка	Эскиз	Поз	Состав	на опоре кНм Мх	в пролет кНм Мх	ция е кН Rx	N KH	<b>Сруппа</b> конструк	металл	ние		
8	JE		[18					4	C 245			
б	Е		[18	кре	ить на	усилие	50 kH	4	C 245			
В	7		2 ∟ 80x6					4	C 245			
		+		1								

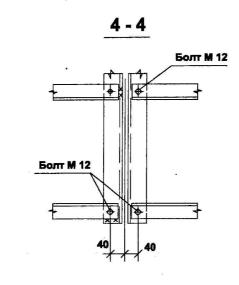
## Спецификация типовых элементов, расположенных на листе 8

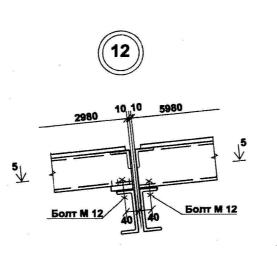
3 - 3	
900 no 20 P5521-00-KM2, n.19	

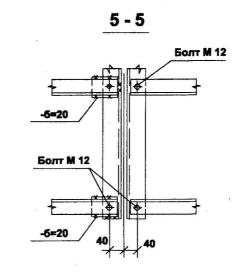
Марка	Обозначение	Наименование	Кол	Примеч
		Лестницы		
Л 1	1.450.3-3.2	МЛГС60-30.8	2	
		Площадки		
ΓI 1	1.450.3-3.1	ПМГС-60.8	22	
П2	1.450.3-3.1	ПМГС-48.8	2	
Γ <b>i</b> 2	1.450.3-3.1	ПМГС-30.8	2	
		Ограждение лестниц		
ОЛ1	1.450.3-3.2	ОГл/пМЛГ60-10.30	2/2	1
		Ограждение площадок		
ОП 1	1.450.3-3.2	ОГПМГ эб - 10.9	2	
ОП 2	1.450.3-3.2	ОГПМГ эб - 10.30	2	
ОП 3	1.450.3-3.2	ОГПМГ эб - 10.48	2	<u> </u>
ОП 4	1.450.3-3.2	ОГПМГ эб - 10.60	22	
		Трапы		
Tp1	Р5521- 00 -КМ 2 л.21	ПМ4	25	
Tp2	Р5521- 00 -КМ 2 л.21	по ПМ4; L=3400	1	<u> </u>
Тр3	Р5521- 00 -КМ 2 л.21	по ПМ4; L=920	1	

լ <b>3400</b> լ	1500	4x3000=12000	1500	1500	5	x:900=1	5000		1500 1	500	5x	3000=1	5000	•	500	150	0	5x30	00=150	000		1500	150	03000	920	)	2
Tp2		444			1	7	Tp1	_			_	Ось				7	/ 			_	_				7	575	50 2250
		15000				18000	0		P	°366.01-	11-КМл.		ейера 0			<i></i>		+	1800	0			<u></u>		<del>-</del>   7	1	=
,	2							<u></u>		<u> </u>		Ось о	поры		P3 P5	66.01	1;16  -11-KM   00-KM2	n.7									









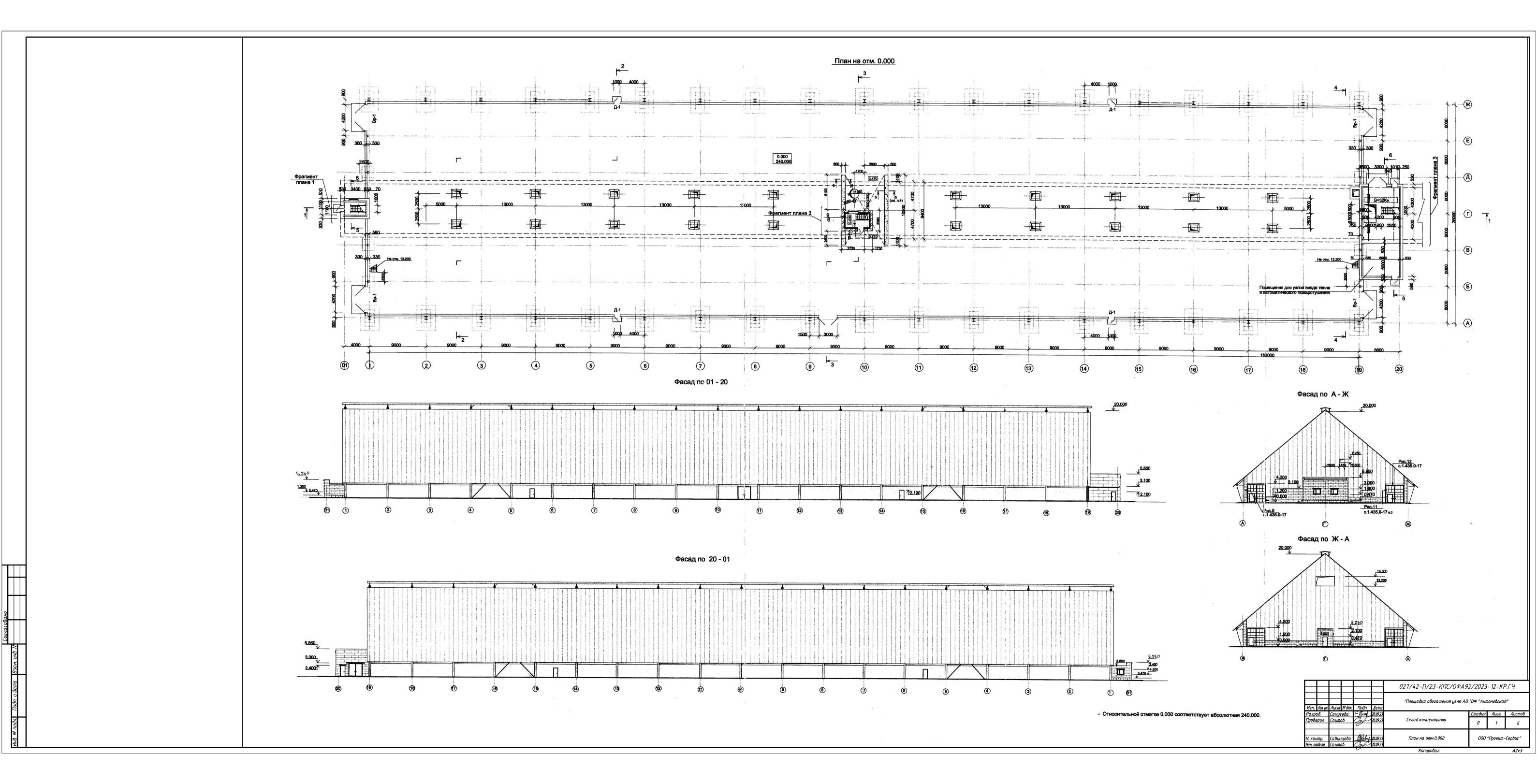
1. Толщина сварных швов 6мм. 2. Все болты нормальной точности

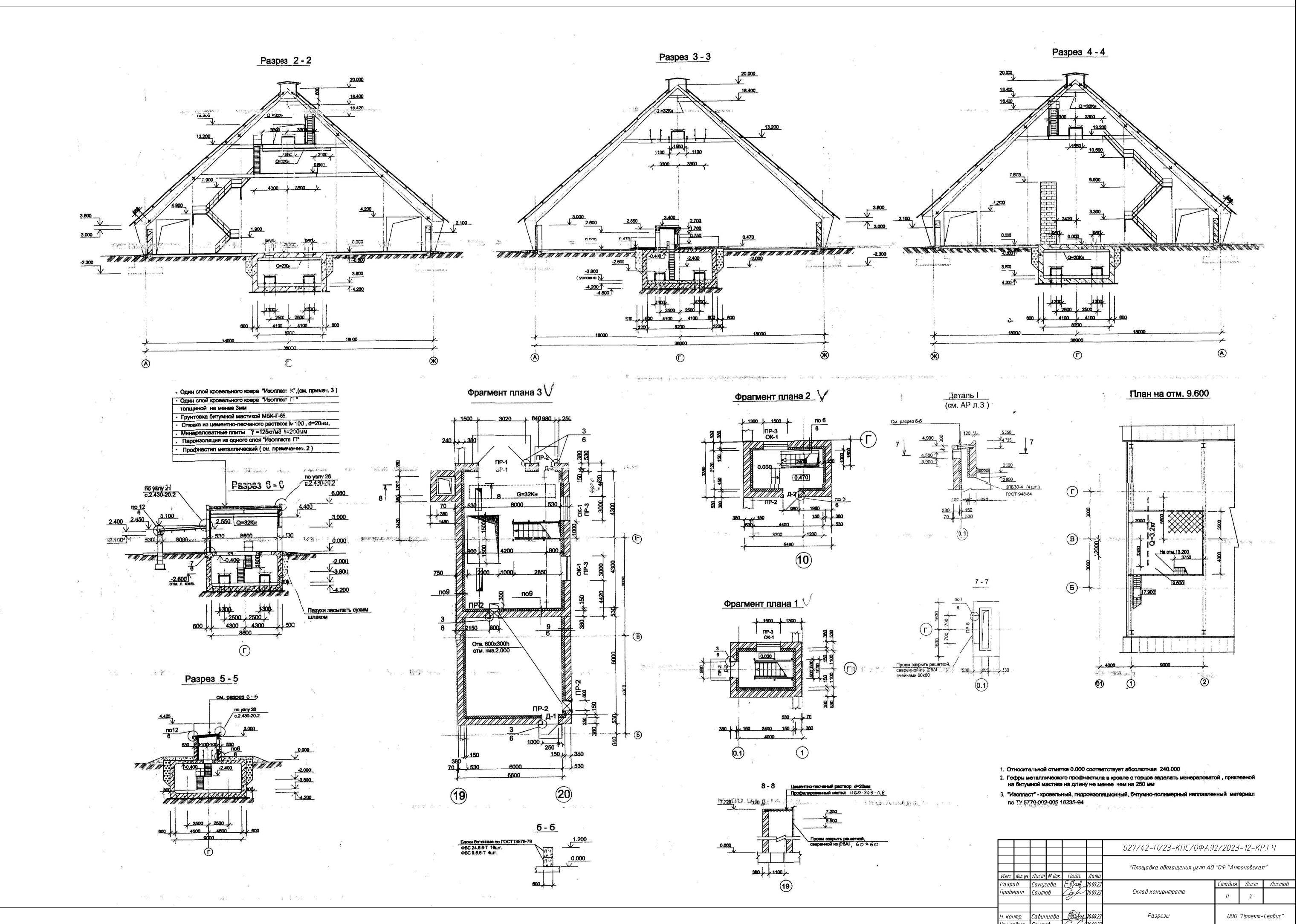
						027/42-Π/23-ΚΠC/ΟΦΑ92/2023-11-ΚΡ.ΓΥ									
					1 1										
						"Παριμα δια οδορα πουμα μο αα ΛΟ	"Trowadya obosawowa waa 40 "Oo "Aumowoheyaa"								
						Площинки обогищения угля АО	"Площадка обогащения угля АО "ОФ "Антоновская"								
13М.	Кол. уч.	/lucm	№ док.	Подп.	Дата										
азра	ιδ.	Самус	ева	E faul	20.09.23		Стадия	Лист	Листо						

пов Галерея подачи угля на склад Проверил Саитов концентрата Разрез 1-1 000 "Проект-Сервис" Савинцева Нач. отдела

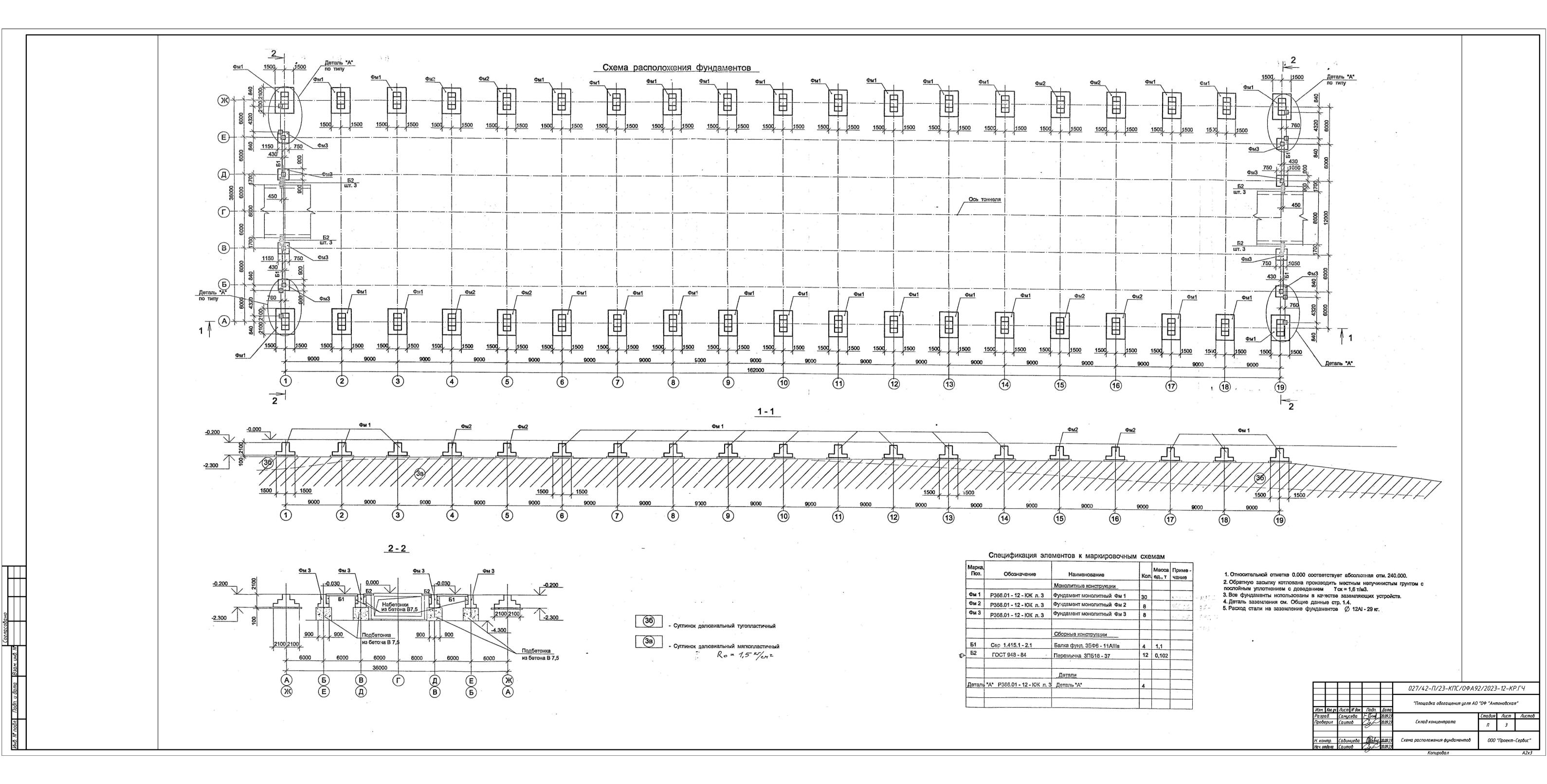
Копировал

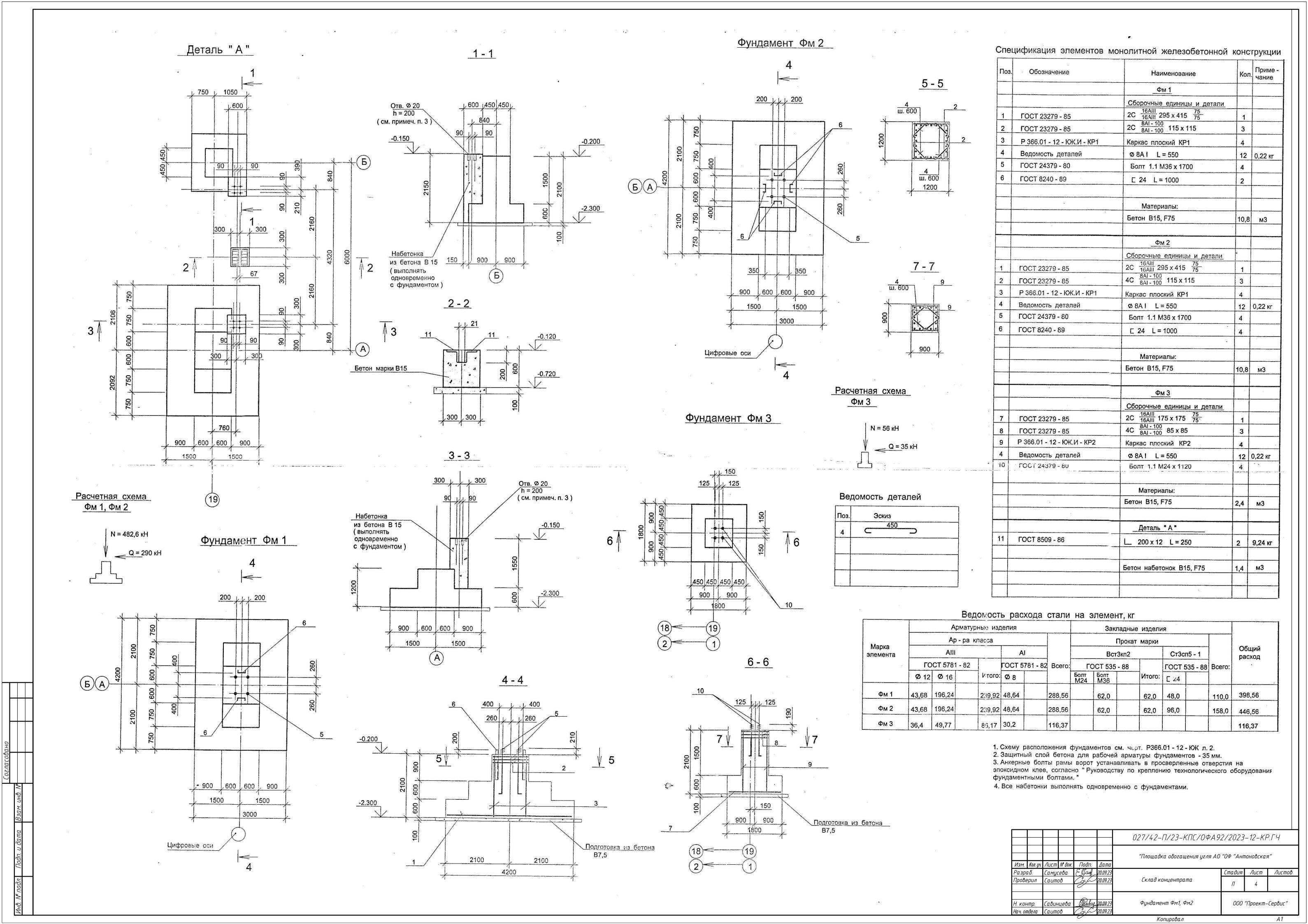
A2

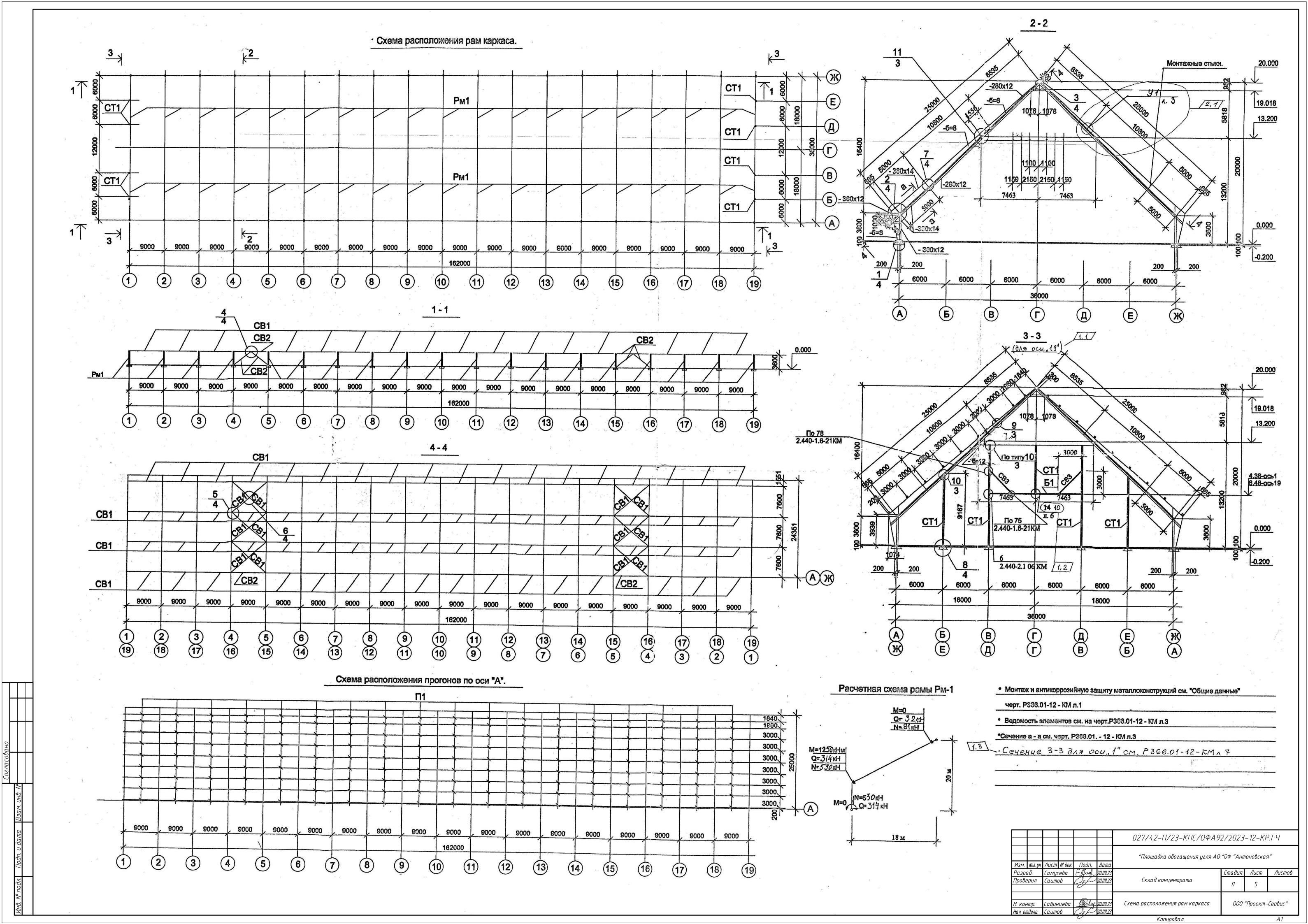


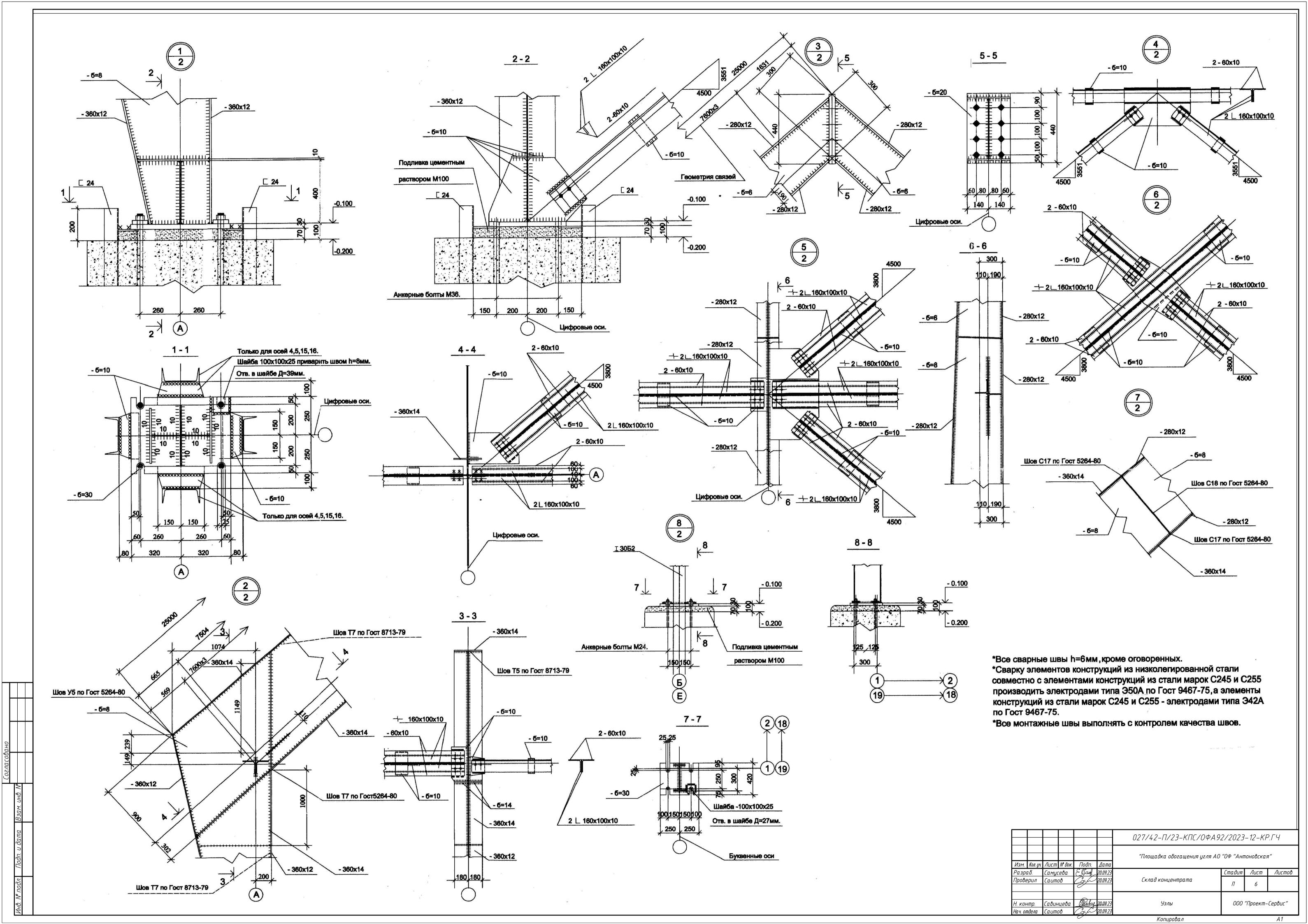


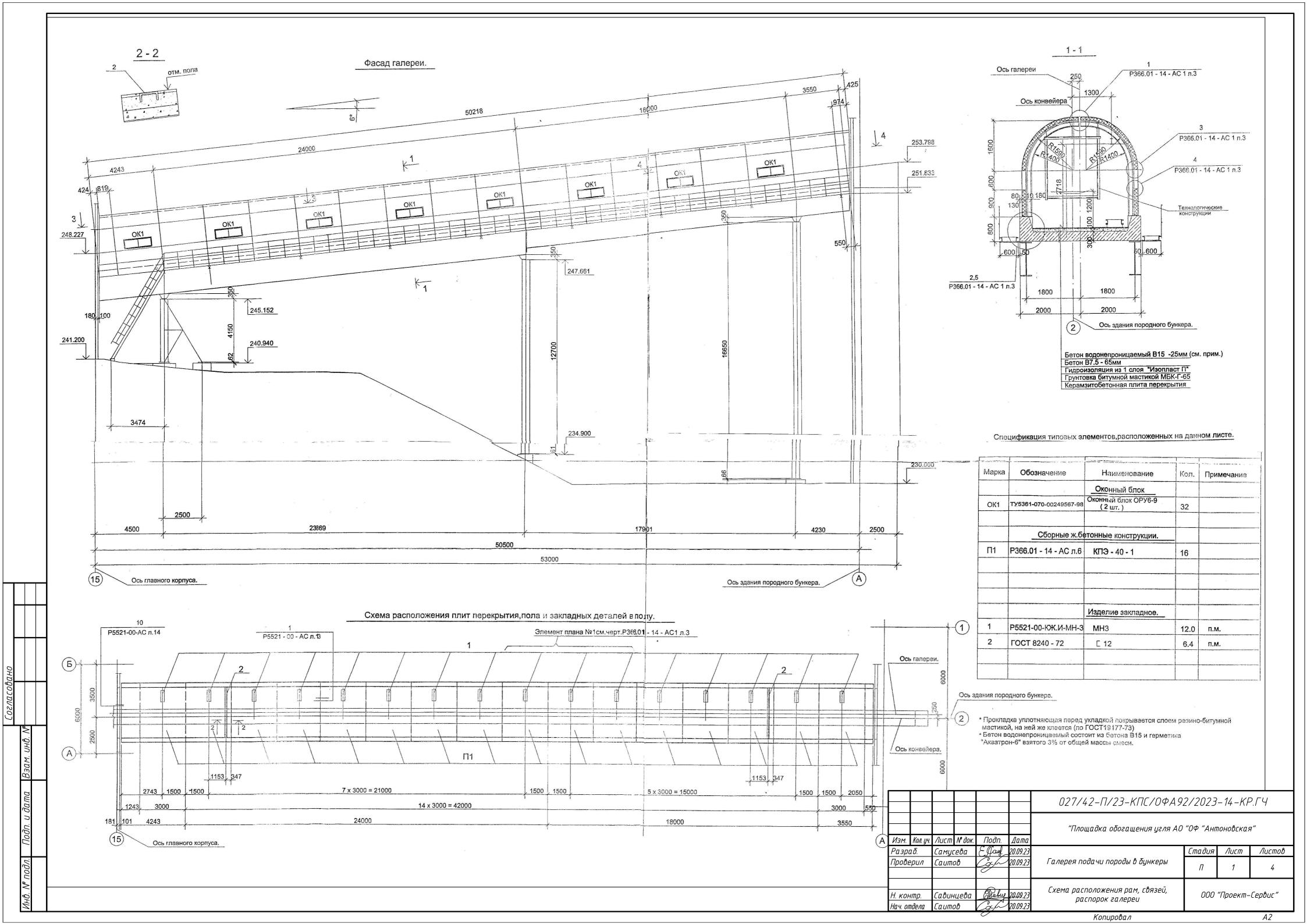
Копировал

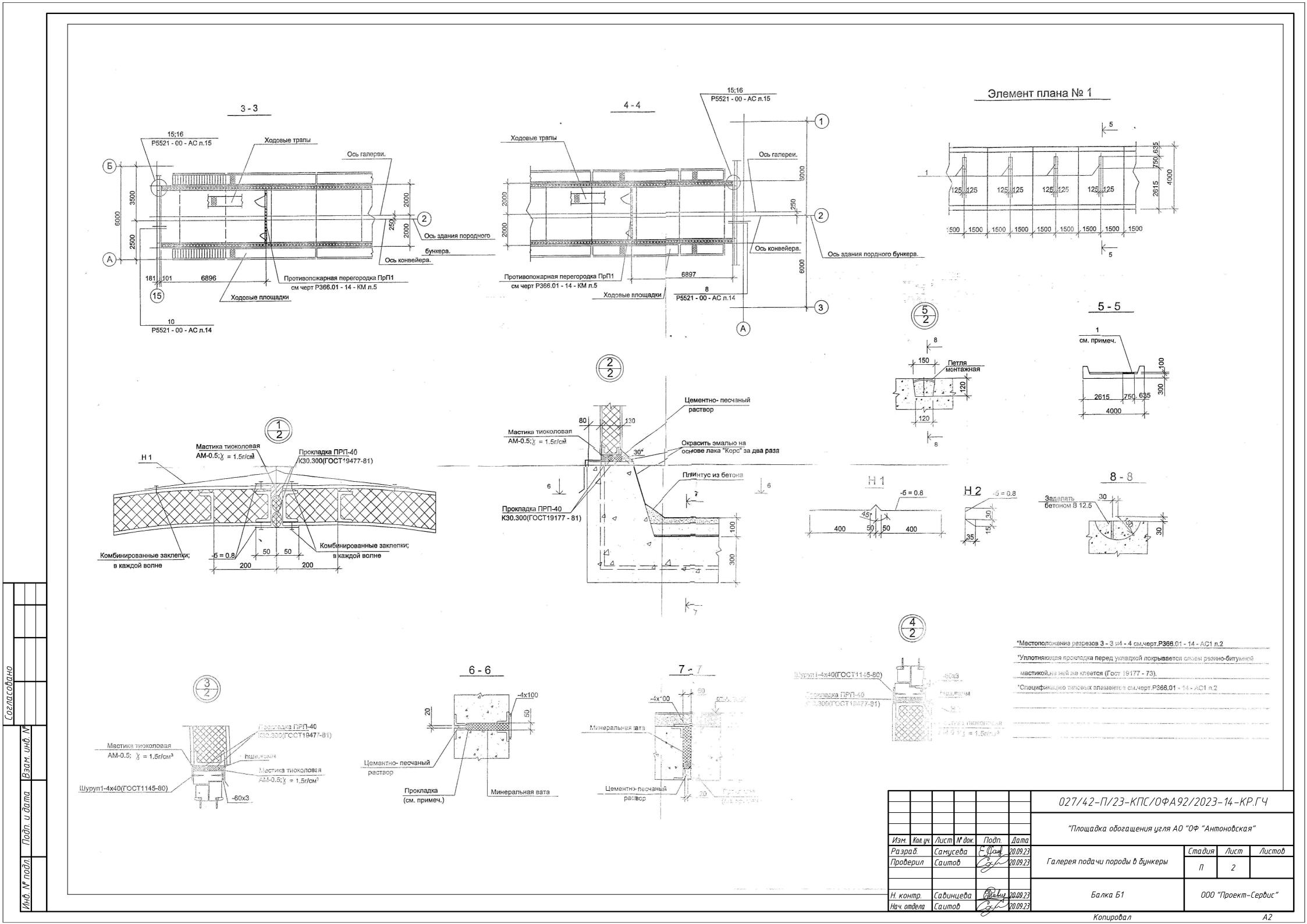


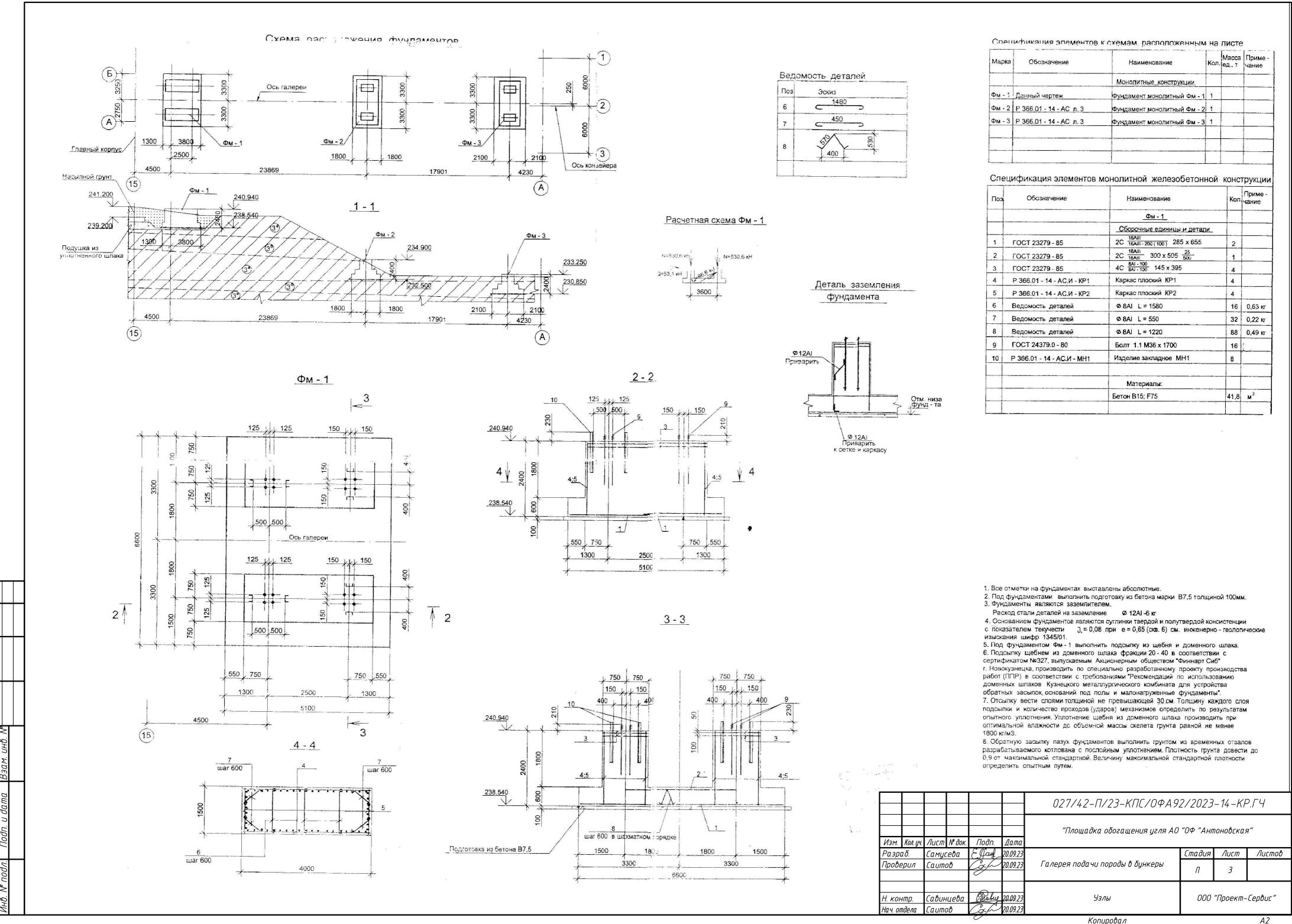




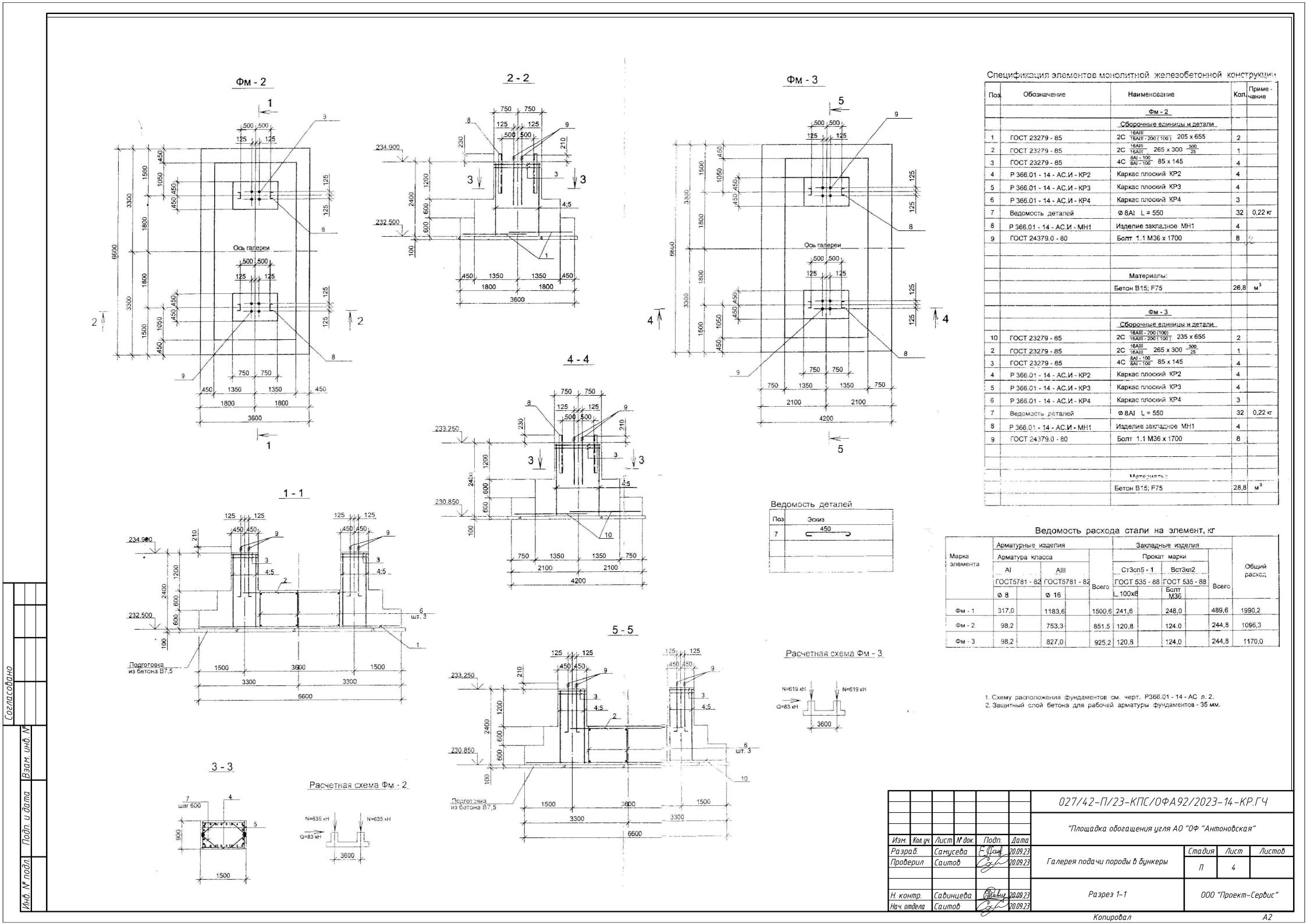


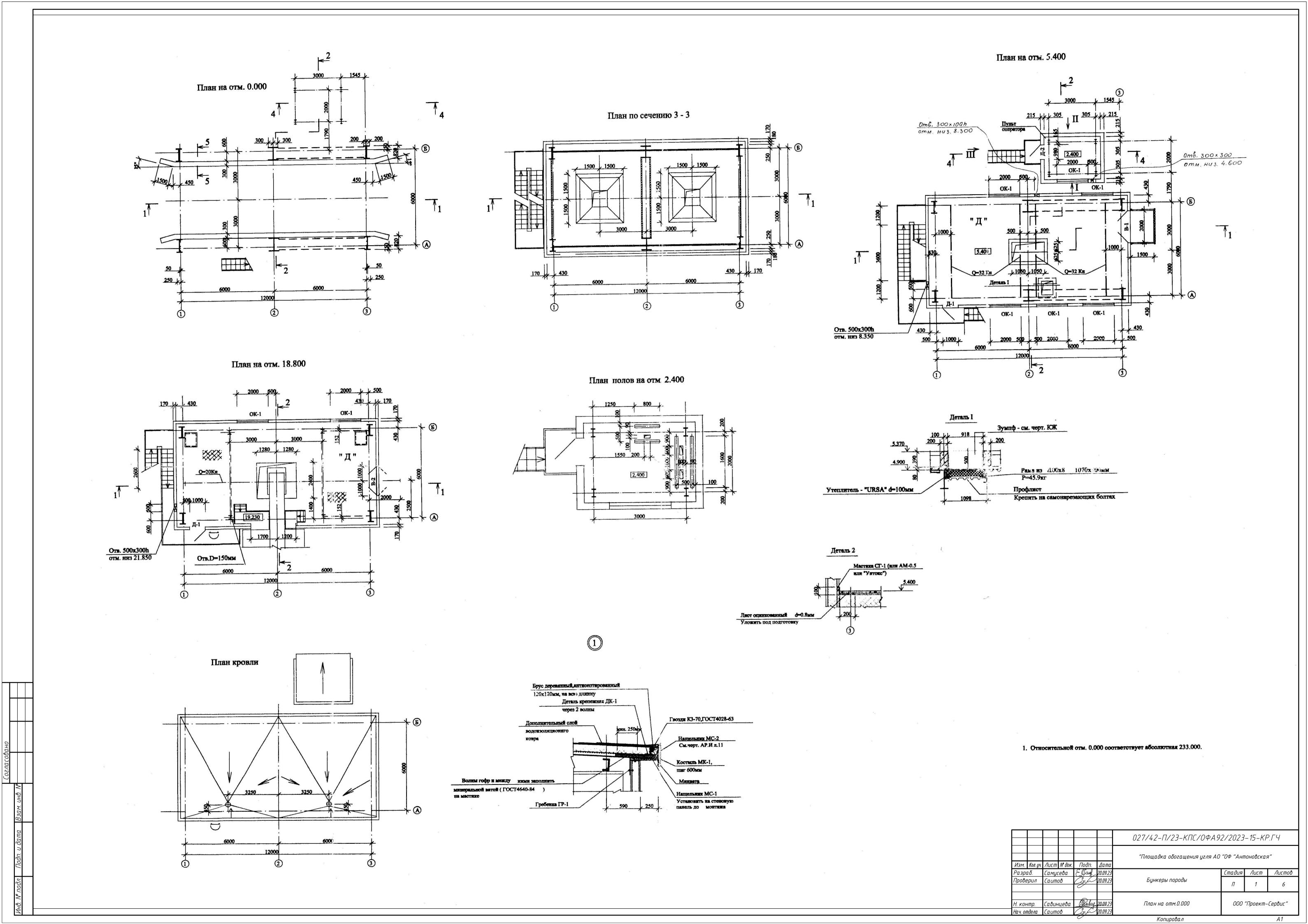


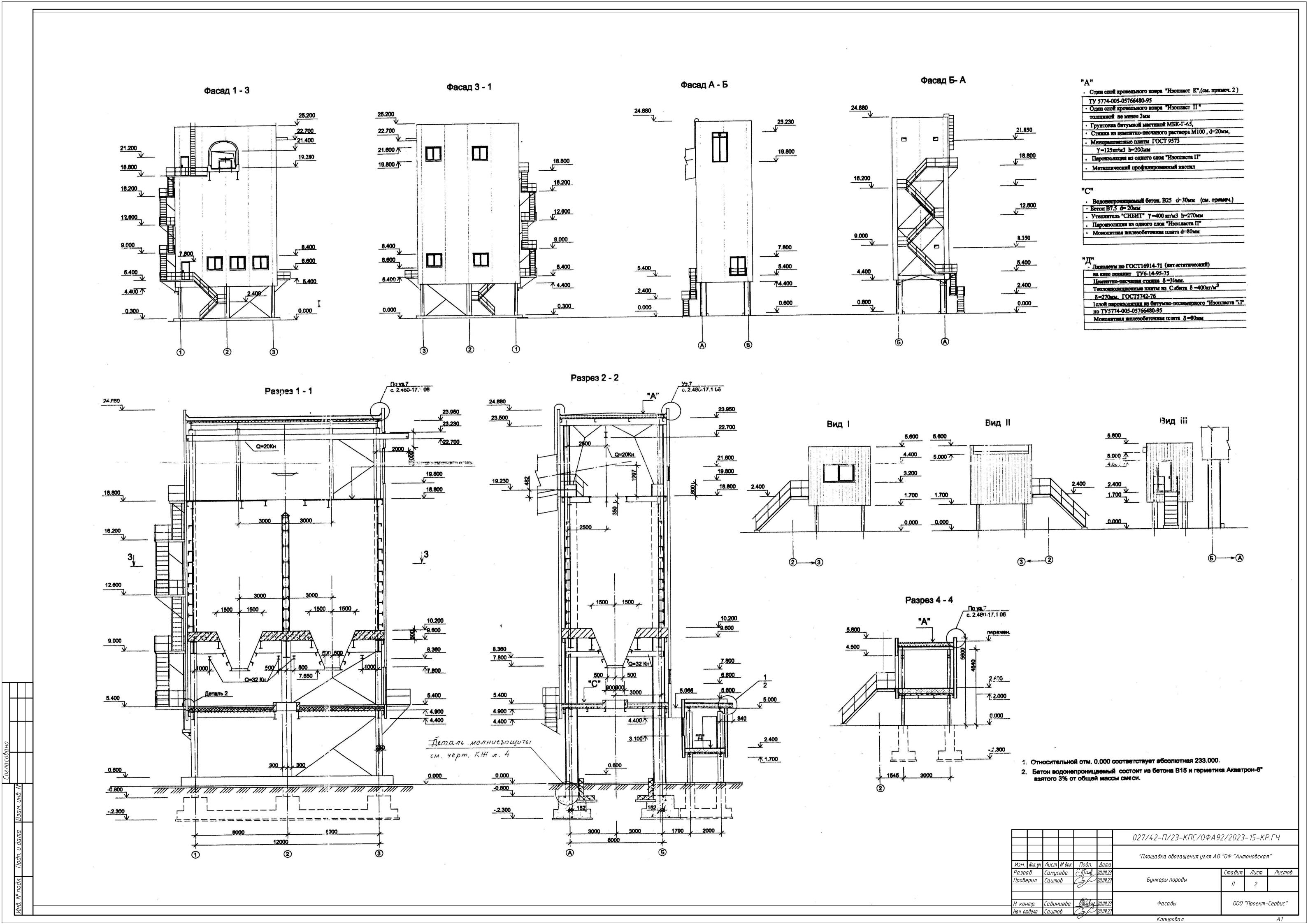


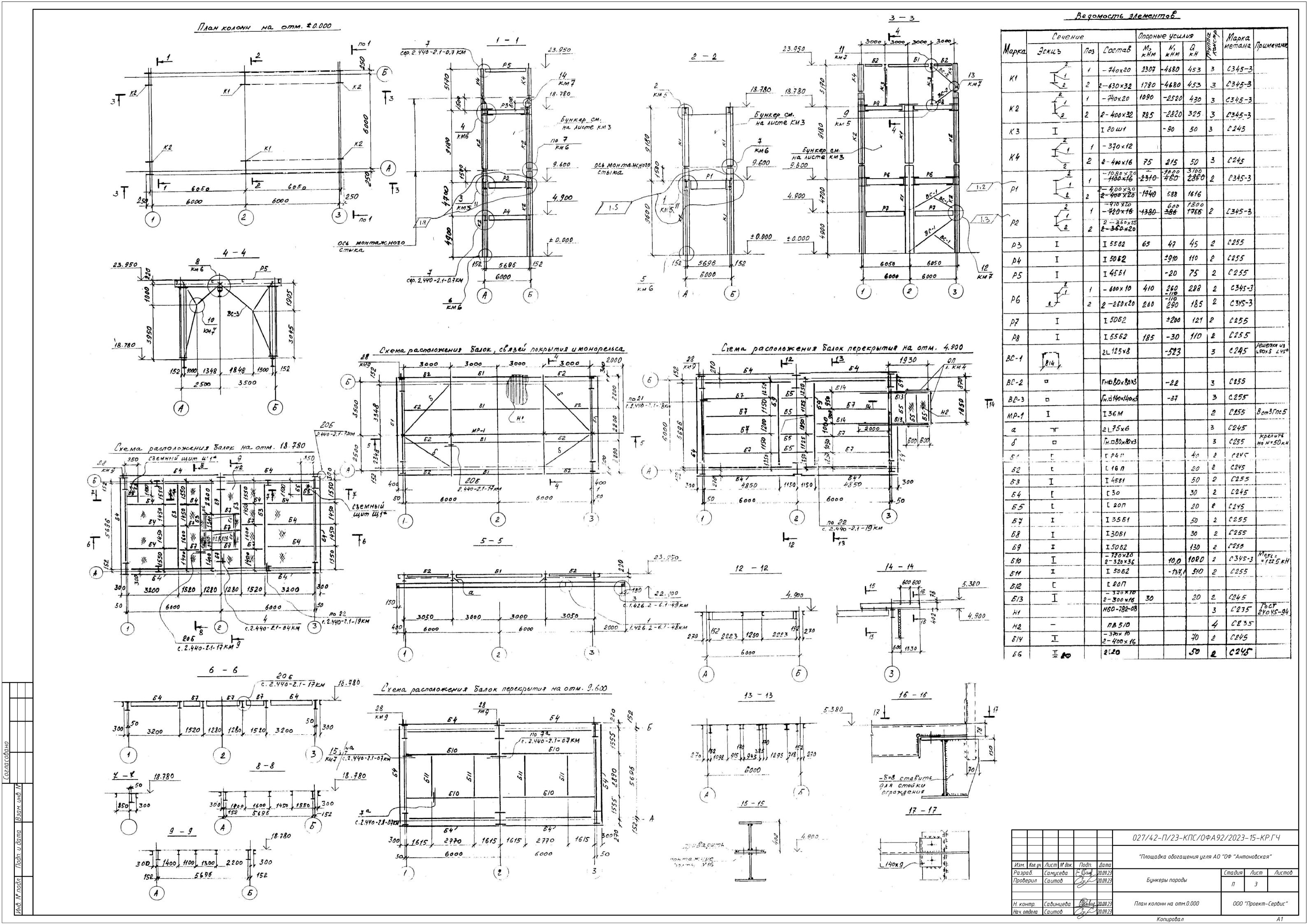


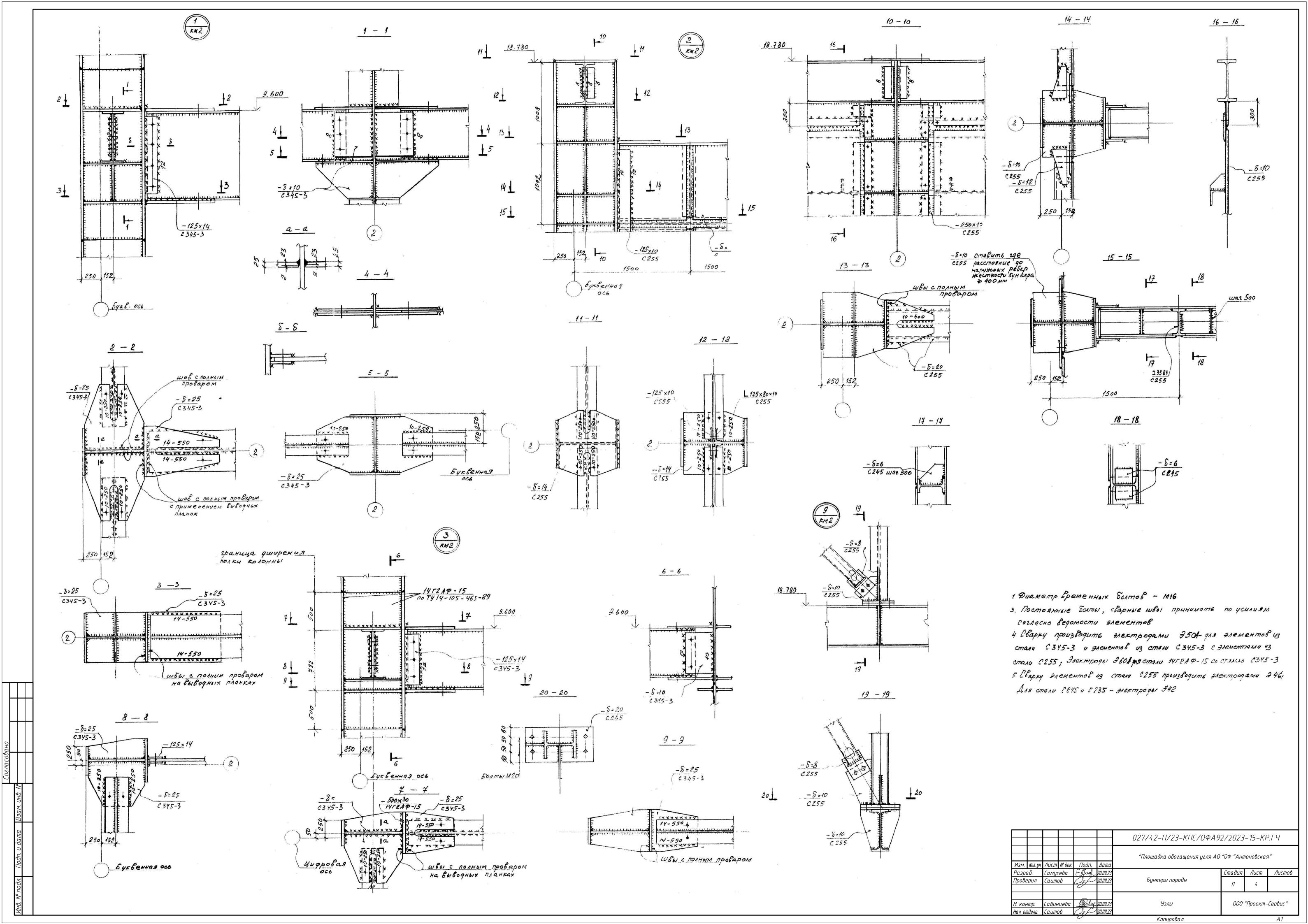
Копировал

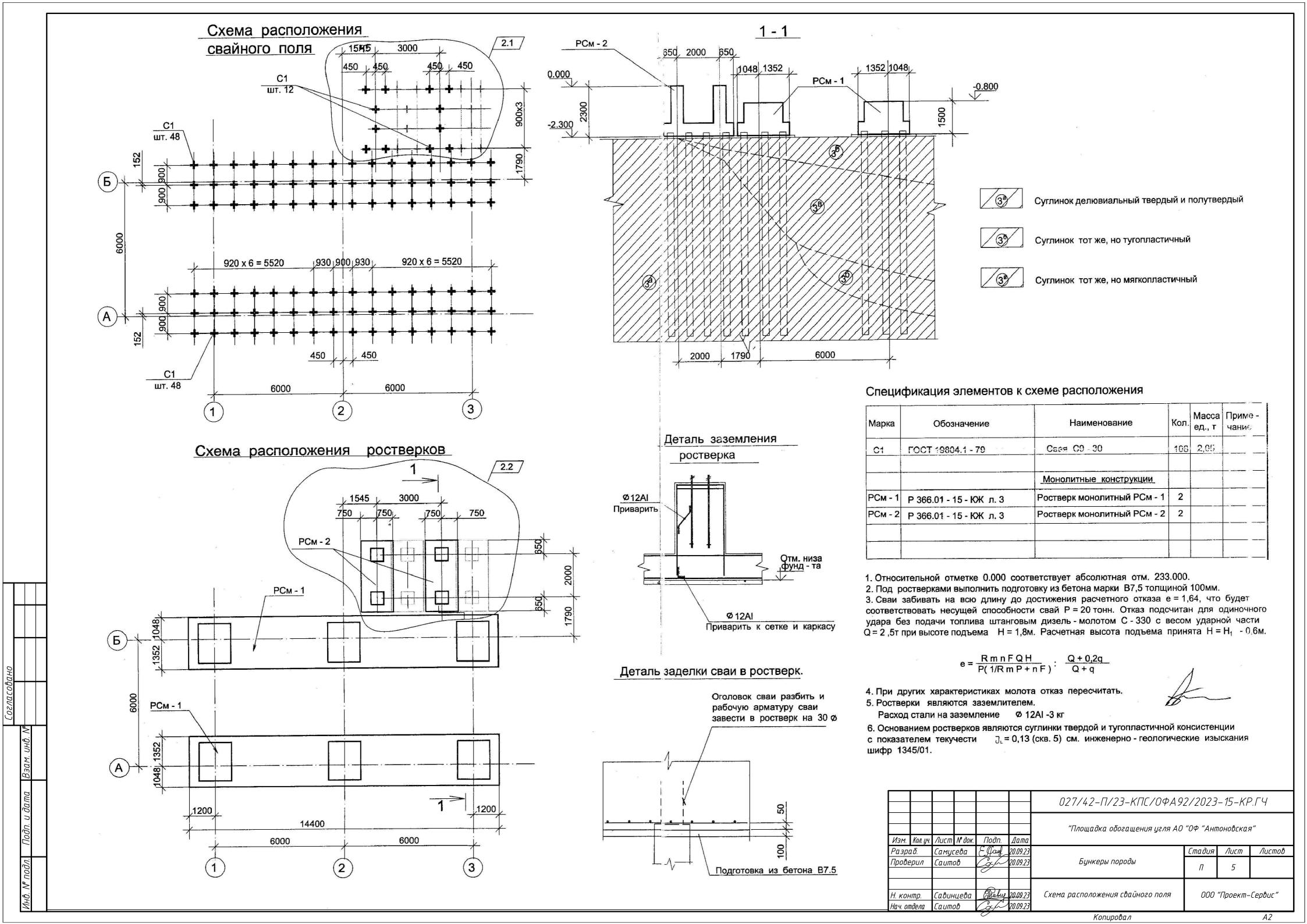


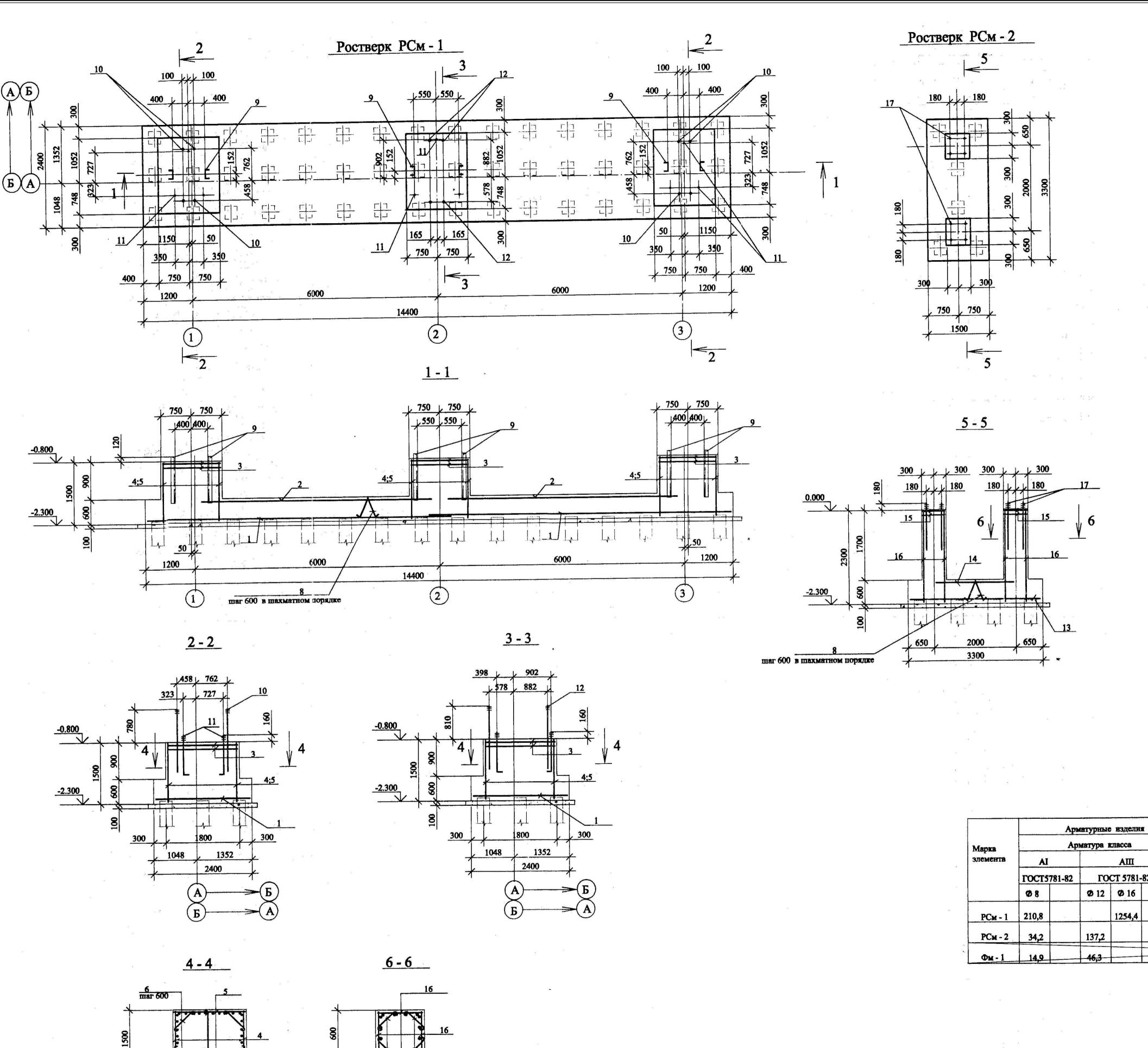












## Спецификация элементов монолитной железобетонной конструкции

Поз.	Обозначение	Наименование	Кол.	Приме - чание
		PCm - 1		
		Сборочные единицы и детали		
1	ΓΟCT 23279 - 85	2C 16AIII - 200(100) 235 x 745	2	
2	ГОСТ 23279 - 85	$2C \frac{16AIII - 200(100)}{16AIII - 200(100)} 235 \times 565 \frac{575}{25}$	2	
3	ГОСТ 23279 - 85	4C 8AI - 100 145 x 175	6	
4	Р 366.01 - 15 - ЮЖ.И - КР1	Каркас плоский КР1	6	
5	Р 366.01 - 15 - ЮЖ.И - КР2	Каркас плоский КР2	6	
6	Ведомость деталей	Ø 8AI L=550	36	0,22 кг
7	Ведомость деталей	Ø 8AI L=1550	12	0,62 kg
8	Ведомость деталей	Ø 8AI L=1220	64	0,49 kT
9	Р 366.01 - 15 - КЖ.И - МН1	Изделие закладное МН1	6	
10	ГОСТ 24379.0 - 80	Болт 2.1 М48 х 1600	8	
11	ГОСТ 24379.0 - 80	Болт 1.1 М24 х 1120	9	
12	ГОСТ 24379.0 - 80	Болт 3.1 М64 х 1900	4	
		Материалы:		
		Бетон В15; F75	28,0	M <sup>3</sup>
		РСм - 2		
14		Сборочные единицы и детали		
8	Ведомость деталей	Ø 8AI L=1220	9	0,49 km
13	ГОСТ 23279 - 85	2C 12AIII 145 x 325	1	
14	ГОСТ 23279 - 85	$2C \frac{12AIII}{12AIII} 145 \times 250 \frac{550}{25}$	1	
15	Р 366.01 - 15 - КЖ.И - С1	Сетка арматурная С1	4	
16	Р 366.01 - 15 - КЖ.И - КРЗ	Каркас плоский КРЗ	8	
17	ГОСТ 24379.0 - 80	Болт 1.1 М30 х 1320	8	
1 /		Ø 8AI L=400	32	0,16 Kr
18	Ведомость деталей			B
	Ведомость деталей	Материалы:		м <sup>3</sup>

Закладные изделия Прокат марки Вст3кт2 Ст3сп5-1

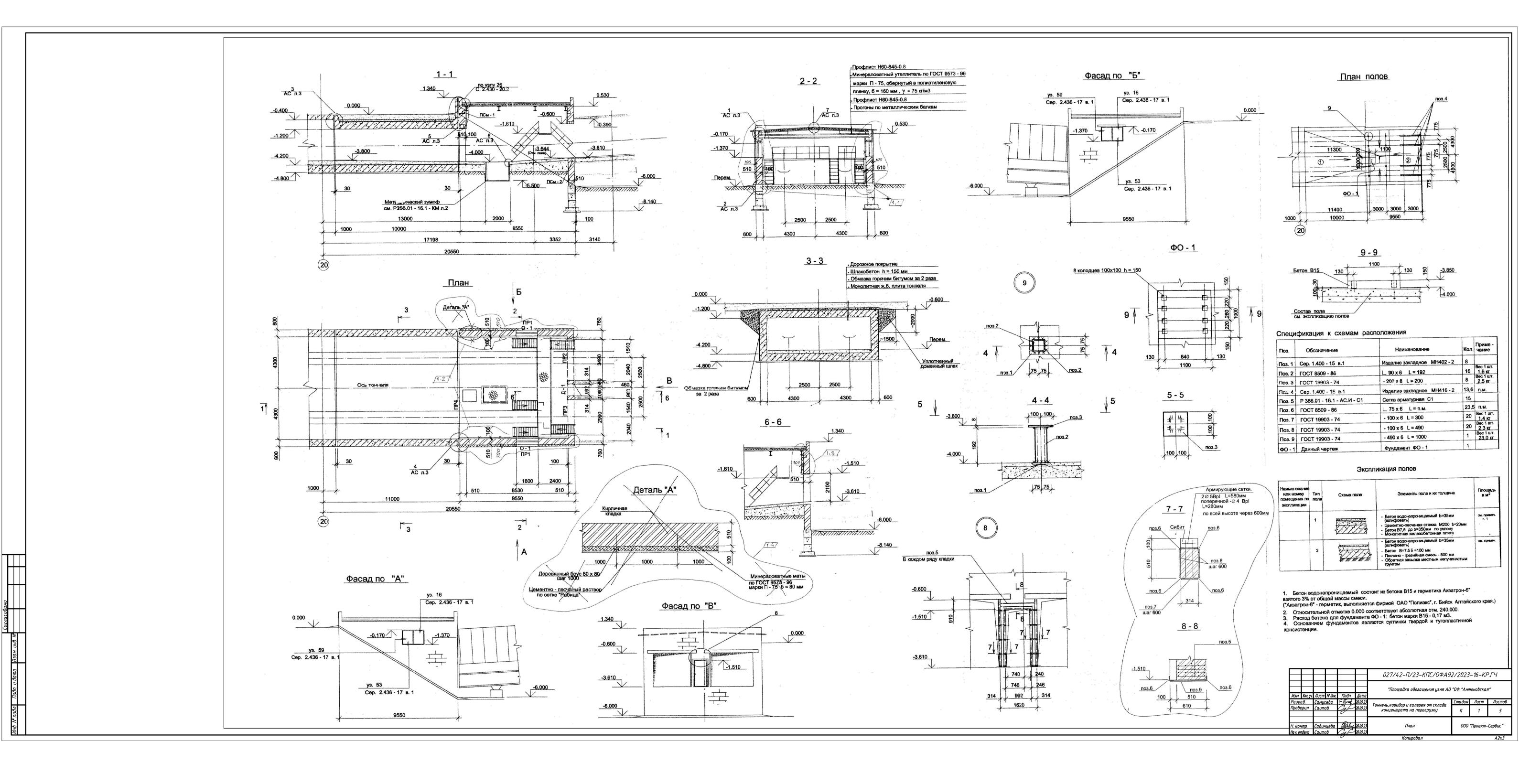
**FOCT 535 - 88 FOCT 535 - 88 FOCT 5781-82** Всего 
 Болт
 Болт
 Болт
 Болт
 Болт

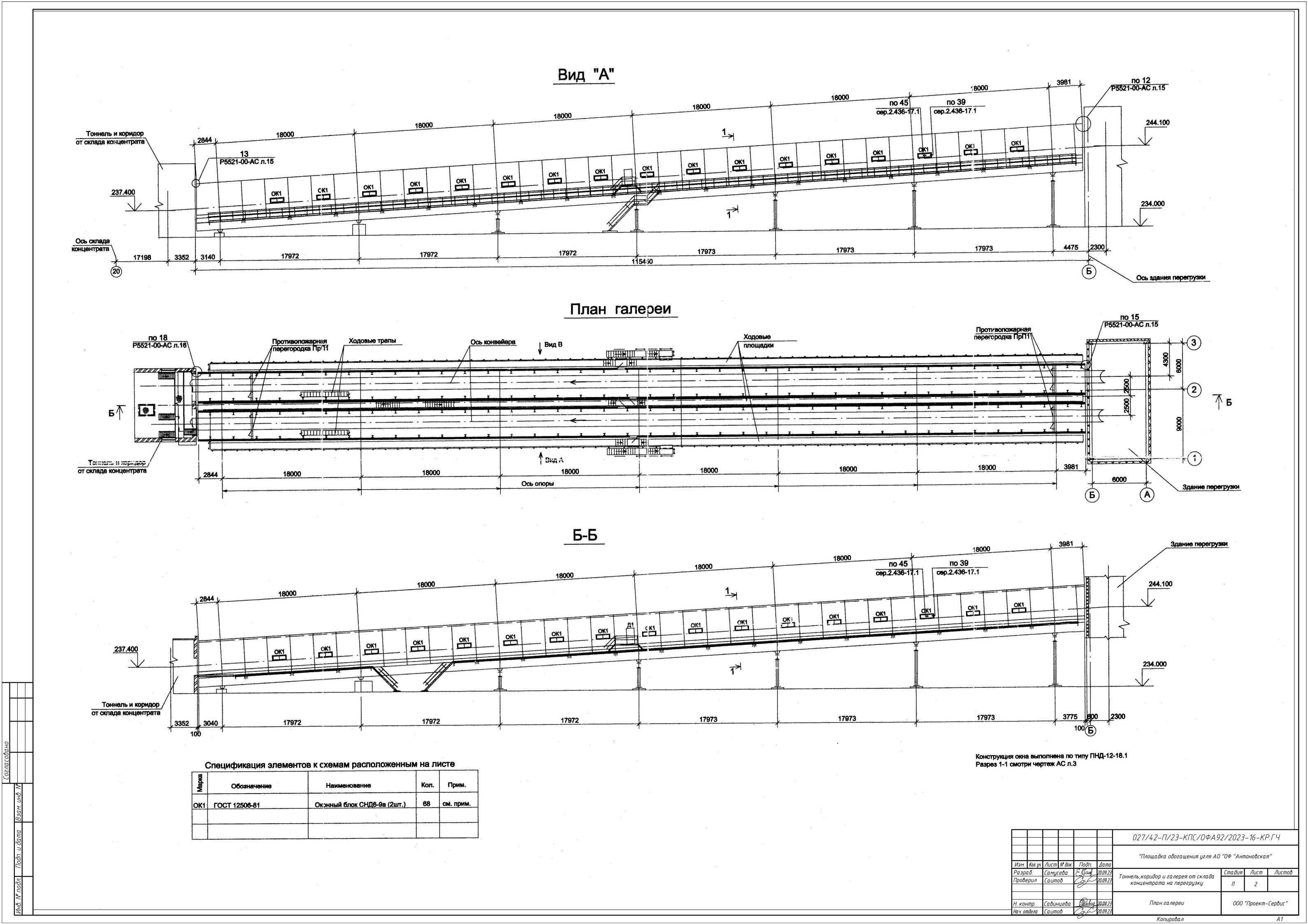
 M24
 M30
 M48
 M64
 Итого Ø 12 Ø 16 └-100x8 629,9 794,5 2259,7 207,5 381,4 1254,4 1465,2 164,6 68,2 68,2 205,4 137,2 171,4 18,2 18,2

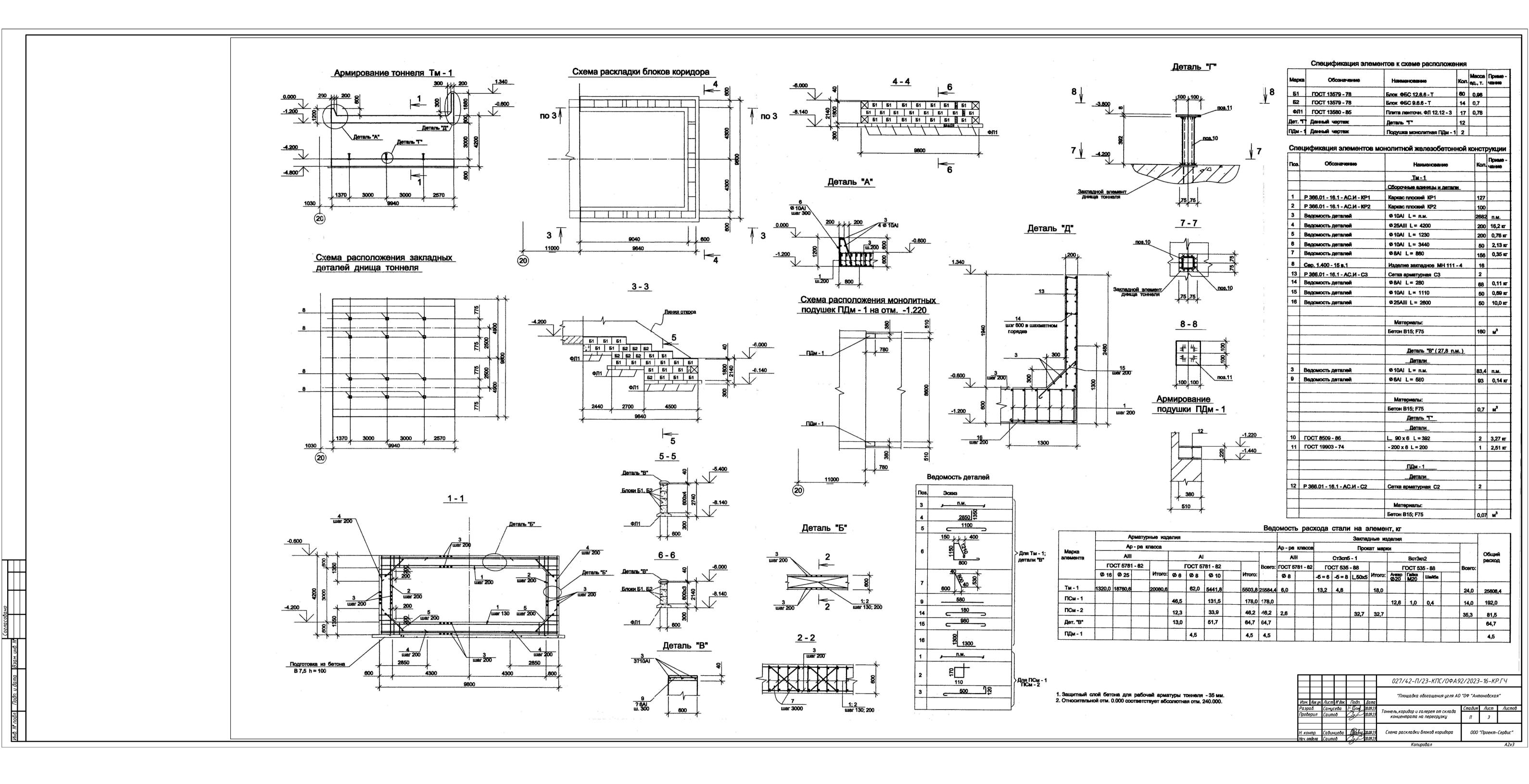
Ведомость расхода стали на элемент, кг

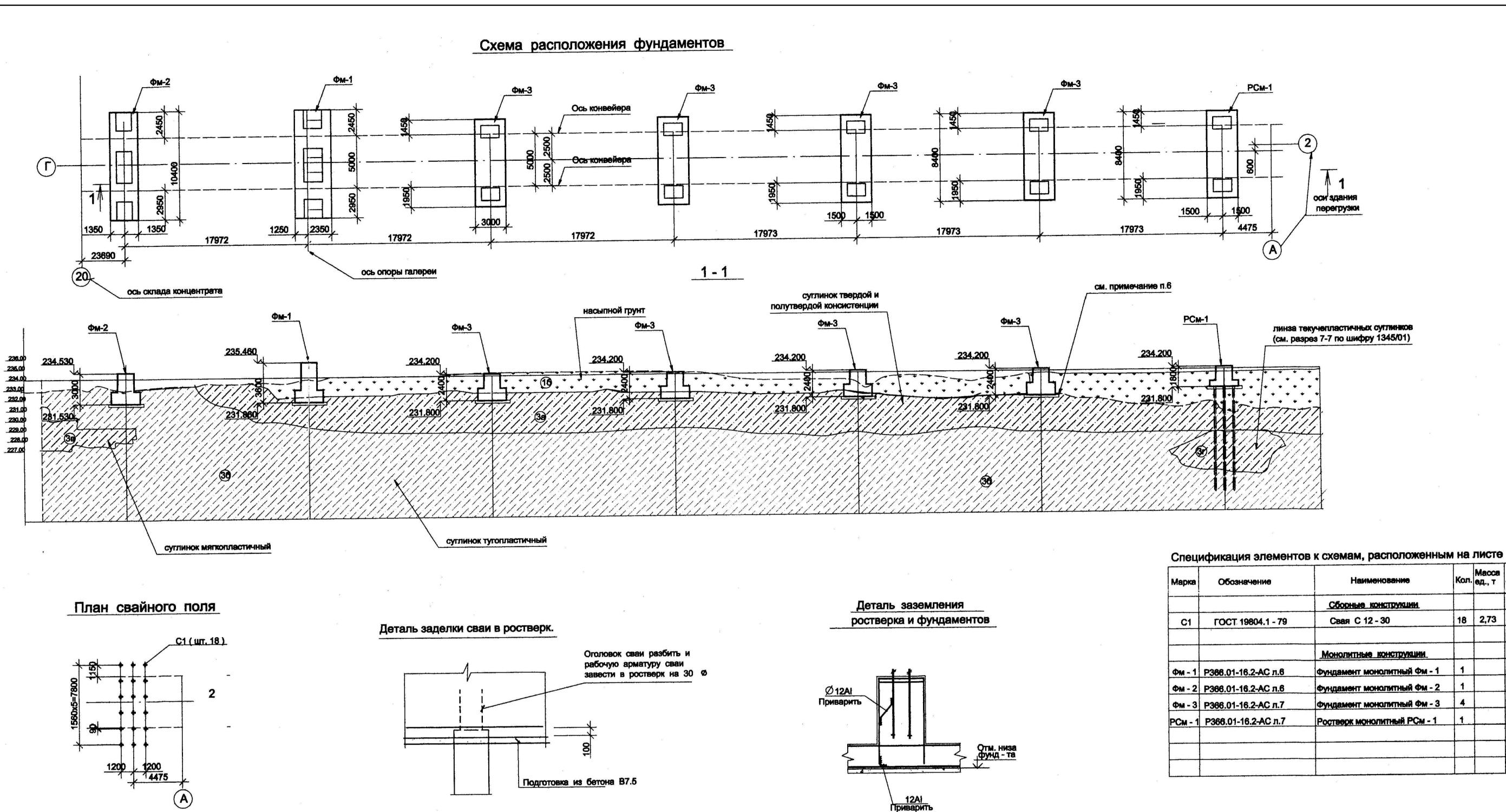
- 1. Схему расположения фундаментов и ростверков см. черт. Р366.01 15 ЮЖ л. 2. 2. Защитный слой бетона для рабочей арматуры фундамента и ростверков 35 мм. 3. Фундаменты обмазать горячим битумом за 2 раза.

						027/42-Π/23-ΚΠC/0ΦΑ9	2/2023	'–15–KF	P. <i>ГЧ</i>
Изм.	Кол. уч.	Лист	№ док.	Подп.	Дата	"Площадка обогащения угля АО	″ОФ ″Анп	поновская	<i>न"</i>
Разр	<b>α</b> δ.	Самус	гева	E Jang	20.09.23		Стадия	Лист	Листов
Προδε	<u>Р</u> РИЛ	Саит	0B	Cgf	<i>20.09.23</i>	Бункеры породы	П	6	
Н. контр. Нач. отдела		Савин Саити	ицева	Mabus	<u>20.09.23</u> 20.09.23	Ростверк РСм-1, РСм-2	000 "Проект-Серl		Сервис"
, , a 1. 01.	iociia	caome	,,,		20.07.23	1/ 0			4.4









	級				
Remover	расуола	стапи	на	эпемент.	KI

## ##	Арматурные и	каделия		Закладные изделия								
Марка	Арматура кла	ICCS			Прокат марки							2001 2000 10000
<b>ЭЛӨМӨНТВ</b>	Al		Ст3сп5 - 1				Во	тЗкп2		Boero	Общий р <del>а</del> сход	
	ГОСТ5781 - 82 ГОСТ5781 -		<b>n</b>	FOCT 535 - 88		Итого	FOCT 535 - 88		Итого			
	Ø 8	Ø 16	Boero	_100x8	<u> </u>	-6 = 14	VIIGIO	Болт <b>М</b> 24	Болт М36	VIIOIO		
Фм ~ 1	374,5	1717,9	2092,4		278,4	66,8	345,2	80,5		80,5	425,7	2518,1
Фм - 2	263,2	1040,9	1304,1						248,0	248,0	248,0	1552,1
Фм - 3	153,7	1075,3	1229,0	139,2			139,2		124,0	124,0	263,2	1492,2
PCm - 1	141,9	911,6	1053,5	139,2			139,2		124,0	124,0	263,2	1316,7
												** ** *

Марка	Обозначение	Кол.	Масса ед., т	Приме -	
		Сборные конструкции			
C1	ГОСТ 19804.1 - 79	Свая С 12 - 30	18	2,73	
ar e		Монолитные конструкции			
Фм - 1	Р366.01-16.2-АС л.6	Фундамент монолитный Фм - 1	1		
Фм - 2	Р366.01-16.2-АС л.6	фундамент монолитный Фм - 2	1	<u>.                                    </u>	
Фм - 3	Р366.01-16.2-АС л.7	Фундамент монолитный Фм - 3	4_	<u> </u>	
РСм - 1	Р366.01-16.2-АС л.7	Ростверк монолитный РСм - 1	1		
		P.	ļ		

- 1. Все отметки на фундаментах и ростверке выставлены абсолютные. 2. Под фундаментами и ростверком выполнить подготовку из бетона марки В7,5 толщиной 100мм.
- 3. Сваи забивать на всю длину до достижения расчетного отказа е = 1,64, что будет соответствовать несущей способности свай Р = 20 тонн. Отказ подсчитан для одиночного удара без подачи топлива штанговым дизель - молотом С - 330 с весом ударной части Q = 2,5т при высоте подъема H = 1,8м. Расчетная высота подъема принята H = H - 0,6м.

$$e = \frac{RmnFQH}{P(1/RmP+nF)} : \frac{Q+0.2q}{Q+q}$$

- 4. При других характеристиках молота отказ пересчитать.
- 5. Фундаменты и ростверк являются заземлителем.
- Расход стали деталей на заземление Ф12AI -6 кг 6. Насыпной грунт выбрать, фундаменты заптубить в коренные породы на 500-600 мм 7. Основанием фундаментов являются суглинки твердой и тугопластичной консистенции, показатель текучести і ц=0.12 при е=0.703. (CKB. 28 P366.01-449-1)

_													
							027/42-Π/23-ΚΠC/ΟΦΑ92/2023-16-ΚΡ.ΓΥ						
V	Изм.	Кол. уч.	Лист	№ док.	Подп.	Дата	"Площадка обогащения угля АО	пощадка обогащения угля АО "ОФ "Антоновская"					
Р	Разра	ı δ.	Самус	гева	E Jang	20.09.23	Towns at worden use gones on swands	Стадия	Лист	Листов			
Π	Трове	рил	Саит	ob	Cgf	<i>20.09.23</i>	Тоннель,коридор и галерея от склада концентрата на перегрузку	П	4				
	Н. контр. Нач. отдела				20.09.23 20.09.23	Схема расположения фундаментов	000	"Проект-	-Сервис"				

Копировал

