## Ведомость рабочих чертежей основного комплекта

/lucm	Наименование	Примечание
1	Общие данные	
2	Схема расположения колонн, Разрезы А-А, Б-Б	
3	Разрезы Б1-Б1, В-В, Узлы 1-3, Разрезы 1-13-3	
4	Схема расположения прогонов покрытия, Узлы 4-5, Разрез Г-Г	
5	Схема расположения фахверков	
6	Ферма Фс1	

## Ведомость спецификаций

Nucm	Наименование	Примечание
7	Спецификацияя металопроката	

#### Общие иказания

#### Исходные данные.

1. Рабочая документация основных и ограждающих стальных строительных констрикций

- 2. Металлические конструкции запроектированы в соответствии со СП 16.13330.2016 «Стальные конструкции» и СП 20.13330.2016 «Нагрузки и воздействия». 3. Условия площадки строительства и эксплиатации здания следиющие:
- нормативное значение ветрового давления для І ветрового района 23 кг/м2; -расчетное значение веса снегового покрова для III снегового района-180 кг/м2; расчетная температура наружного воздуха – минус 26 °C;
- здание не отапливаемое, среда внитри здания неагрессивная:
- степень огнестойкости здания II.
- 4. Проектируемое здание относится к уровню КС-2 ответственности зданий и сооружений. Коэффициент надежности по назначению принят равным 1.
- 5. Дополнительная нагрузка на фермы от технологического оборудования предусмотрена не более 50 кг/м2.

### 1. Конструктивные решения.

Каркас здания запроектирован в цельно-металлическом каркасе по рамно-связевой

Конструктивная схема проектируемого здания представлена в виде отдельно стоящих рам двухпролетных рам состоящих из стальных колонн жестко защемленных в уровне верха фундаментов и ригелей представленных стальными трапециевидными односкатными фермами покрытия. Пролет рам принят 30м, шаг рам составляет 6м. Основные колонны каркаса запроектированы из прокатных двутавров по СТО АСЧМ

Шатер покрытия каркаса запроектирован в конструкциях аналогичных представленных в типовой серии 1.460.3-23.98 "Стальные констрикции покрытий производственных зданий пролетами 18, 24, и 30м". Шатер покрытия представлен стропильными фермами, центральные колонны и крайние колонны, расположенные с шагом 6м. Шаг стропильных ферм составляет 6м. Верхние, сжатые пояса стропильных ферм раскреплены из плоскости изгиба профлистом кровли и распорками по верхним поясам ферм. Геометрическая неизменяемость и пространственная жесткость шатра покрытия обеспечивается работой распорок и профлиста кровли, раскрепляющих верхние пояса ферм и связевыми блоками, представленными крестовыми связями по верхним поясам стропильных ферм. Элементы связей по покрытию рассчитаны в предположении упругой работы стали на горизонтальные ветровые усилия исходя из предположения работы одной из диагоналей на растяжение, предельная гибкость принята  $\lambda$ =400. Рапорки рассчитаны на сжимающее усилие от ветровой нагрузки, передаваемой на растянутую диагональ вертикальной

Фермы запроектированы в виде трапециевидных ферм с сечением элементов из замкнутых гнутосварных квадратны х и прямоугольных профилей по ГОСТ 30245-2003.

Монтажный стык верхнего пояса стропильных ферм пролетом 30,0 м разработан фланцевым на обычных болтах, нижнего – фланцевым на высокопрочных болтах из стали марки 40Х, класса прочности 10.9.

Схема связей принята крестовая одноярусная и двух ярусная. Элементы вертикальных связей приняты из профильных труб. В уровне верха колонн, в связевом шаге, в плоскости каждой ветви колонны располагаются так называемые связевые распорки для передачи нагрузок на одну диагональ связей. Помимо вертикальных связей в уровне верха колонн предусмотрена нитка распорок связывающая все колонны ряда и обеспечивающая развязки их верха из плоскости поперечной рамы. Распорки запроектированы из профилей прямоугольного сечения. Колонны рассчитаны как стойки защемленные в уровне верха фундамента и шарнирно соединенные с ригелем поперечной рамы здания. Расчетные длины колонн в плоскости поперечной рамы приняты  $\mu = 2$ , из плоскости рамы  $\mu = 0.8$ .

Элементы связей по колоннам каркаса рассчитаны в предположении упругой работы стали на горизонтальные ветровые усилия исходя из предположения работы одной из диагоналей на растяжение, предельная ги $\delta$ кость принята  $\lambda$ =400. Рапорки рассчитаны на сжимающее усилие от ветровой нагрузки, передаваемой на растянутую диагональ вертикальной связи.

- 2. Для облегчения выверки при монтаже колонн каждый анкерный болт имеет гайки и шайбы сверху и снизу опорной плиты.
- 3. Ограждающие конструкции стен и кровли разработаны с использованием
- Чертежи несущих металлоконструкций на стадии КМ являются основанием для разработки чертежей КМД. В узлах чертежей КМ приводятся принципиальные решения соединений элементов конструкции. Количество и диаметр болтов, длина и катет сварных швов могит уточняться при разработке чертежей марки КМД на основании расчетных усилий, указанных в ведомости элементов.

Указания по изготовлению и монтажи констрикций.

1. При проведении работ в зимних условиях необходимо риководствоваться соответствиющими разделами строительных норм и правил по организации, производстви и приемке работ. С целью обеспечения соблюдения обязательных требований по безопасности при производстве работ допускается установка пружинных шайб по ГОСТ 6402-70, взамен генподрядчик должен разработать проект производства работ (ППР). Строительно-монтажные работы выполнять только при наличии ППР.

- 2. Монтаж колонн должен начинаться со связевого блока. Если монтаж начинается не со связевого блока, то по каждому ряду колонн должны быть предусмотрены временные вертикальные связи, которые должны демонтироваться после устройства проектных связей.
- 3. При монтаже конструкций покрытия все горизонтальные связи должны своевременно монтироваться последовательно направлению монтажа.
- 4. Монтаж конструкций стенового ограждения производить послеГосстроя России N18–23 от 23.03.98г., они должны иметь окончания монтажа основных конструкций здания.
- 5. Изготовление и монтаж конструкций производить в соответствии с требованиями:
- СП 16.13330.2016 «Стальные конструкции»;
- СП 53-101-98 «Изготовление и контроль качества стальных строительных конструкций»;
- ГОСТ 23118-98 «Стальные конструкции. Технические требования»;
- СП 70.13330.2012 «Несущие и ограждающие конструкции». 6. Изготовление и монтаж стеновых и кровельных панелей
- выполнять в соответствии с каталогом "Венталл". 7. После окончательной выверки колонн следцет выполнить
- подливки под опорными плитами из бетона класса В20 на мелком заполнителе.
- фланцами, деталями крепления) должна производиться на заводе-изготовителе в жестких кондукторах.
- 9. При изготовлении ферм выполнять их общию сборки и индивидуальную маркировку отправочных элементов.
- 10. Торцы верхнего пояса стропильных ферм в монтажном стыке ограничивают передвижение в опасных зонах. строгать, поверхности фланцев фрезеровать. Кромки стыковых фасонок и накладок в монтажном стыке нижнего пояса ферм строгать.
- 11. В настоящем проекте даны эскизы сварных швов соединений решетки с поясами ферм. Неоговоренные сварные швы принимать катетом равным толщине, наименьшей из стыкуемых элементов
- 12. Для фрикционных соединений:
- значение коэффициента трения принято м=0,35 (обработка двих соприкасающихся поверхностей стальными щетками без консервации);
- способ регулирования натяжения болтов принят по моменту закручивания «М»:
- контактные поверхности при изготовлении конструкций не должны грунтоваться и окрашиваться.
- 70.13330.2012 НЕСУЩИЕ И ОГРАЖДАЮЩИЕ КОНСТРУКЦИИ.
- 14. Диаметр отверстий под высокопрочные болты М24 принять равным 28 мм. При сверлении отверстий использовать кондикторы, либо дригое специализированное оборидование. обеспечивающее выполнение требований по качеству и допискаемым отклонениям в размерах отверстий в соответствии с констрикций должны быть очищены до ΓΟCT 23118-98.
- 15. Для фрикционных соединений следиет применять высокопрочные болты, гайки и шайбы, удовлетворяющие mpeδoвαниям ГОСТ Р 52643-2006, а их конструкцию и размеры болтов принимать по ГОСТ Р 52644-2006, гайки и шайбы к ним по ГОСТ Р 52645-2006 и ГОСТ Р 52646-2006.
- 16. Класс прочности высокопрочных болтов принят 10,9; гаек 10,0; шайбы круглые по ГОСТ 11371.
- 17. Заводские сварные соединения выполнять полуавтоматической сваркой в среде углекислого газа по ГОСТ 8050-85\* сварочной проволокой CB-08Г2С по ГОСТ 2246-70\* или порошковой проволокой ПП-АН8.
- 18. Сварные швы кроме оговоренных на чертежах, следцет назначать по усилиям. Нерасчетные, а также минимальные расчетные толщины швов принимать по табл. 38 СП 16.13330.2011.
- 19. В случае изменения режима сварки при разработке чертежей КМД, размеры цказанных на чертеже швов должны быть пересчитаны в соответствии с указаниями СП 16.13330.2011.

20. Монтажные сварные швы элементов конструкций из

малоуглеродистой стали С235, С245 - электродами типа 342, стали C255 – электродами типа 342A по ГОСТ 9467-75\*. Болтовые соединения второстепенных конструкций при не совмещении отверстий допускается заменять на монтажную сварку.

Материалы для сварки, соответствующие маркам сталей, принимать

no maδλυμε Γ.1 CΠ 16.13330.2011. 21. Неоговоренные болты приняты М20. Все болты класса точности "В" по ГОСТ 7798-70\*, класса прочности 8.8 с

дополнительными испытаниями по ГОСТ Р52627-2006 (программа А и В), технологические требования по ГОСТ Р52627-2006.

Гайки постоянных болтов после выверки конструкций должны быть закреплены путем постановки контргаек. Под гайки болтов следует устанавливать круглые шайбы по ГОСТ 11371-78\*. В болтовых соединениях, работающих на срез, круглой шайбы и одной гайки. Пружинные шайбы не допускается устанавливать в соединениях, где в болтах возможны растягивающие или знакопеременные нормальные усилия (например, во всех опорных узлах ферм), в соединениях с овальными отверстиями и там, где разность диаметров отверстия и болта превышает 3 мм.

Одновременная истановка прижинных и круглых шайб не допускается.

22. В случае применения при строительстве данного объекта новых, в том числе импортных материалов, изделий, конструкций и технологий, в соответствии с постановлением техническое свидетельство Госстроя России, подтверждающее пригодность их применения в строительстве. В констрикциях, представленных в данном проекте, необходимо применять материалы, прошедшие дозиметрический контроль.

23. До начала строительства необходимо разработать

мероприятия по противопожарной защите и по контролю за выполнением правил пожарной безопасности и правил техники безопасности при производстве строительно-монтажных работ. Качество выполняемых работ должно контролироваться на всех стадиях производства работ. Для безопасного проведения всех работ необходимо соблюдать общие требования техники безопасности согласно СНиП 12.02-2001 г. часть 1 и СНиП 12.04-2002 г. часть 2, а также ряд особых требований. связанных с учетом специфики выполняемых работ. Все 8. Сборка стропильных ферм и отдельных деталей (пояса ферм с существующие коммуникации (силовые и осветительные, водные и др.), находящиеся в зоне производства работ, переносят или тщательно ограждают. Участки, на которых производят работы на высоте, ограждают и снабжают надписями, которые предупреждают об опасности, запрещают или

# Антикоррозионная защита.

При производстве работ по антикоррозийной защите и контролю качества лакокрасочных покрытий руководствоваться СП 28.13330.2012 "Защита строительных конструкций и сооружений от коррозии. Правила производства и приемки работ".

Для всех металлических конструкций, включая монтажную сварку, (кроме подлежащих обработке ознезащитными красками) предусмотреть антикоррозионное покрытие – окраска двумя слоями эмали ПФ-115 ГОСТ 6465-76 по двум слоям грунтовки ГФ-021 ГОСТ 25129-82 (общая толщина покрытия не менее 55мкм). Степень очистки металла перед окраской – 2 по ГОСТ 9.402–2004. Для монтажной сварки предусмотреть двойное покрытие грунтовкой и эмалями. Окрашивание конструкций выполнять на заводе-изготовителе нанесением одного слоя грунта, второй слой 13. Высокопрочные болты устанавливать в соответствие с СП СП грунта наносить на строительной площадке перед нанесением финишного покрытия.

> Окрасочные работы вести в соответствии с правилами производства работ согласно СП 28.13330.2012, FOCT 12.3-005-75 u FOCT 12.3-035-84. Перед нанесением защитных покрытий поверхности стальных степени 3 в соответствии с требованиями ГОСТ 9.402-2004.

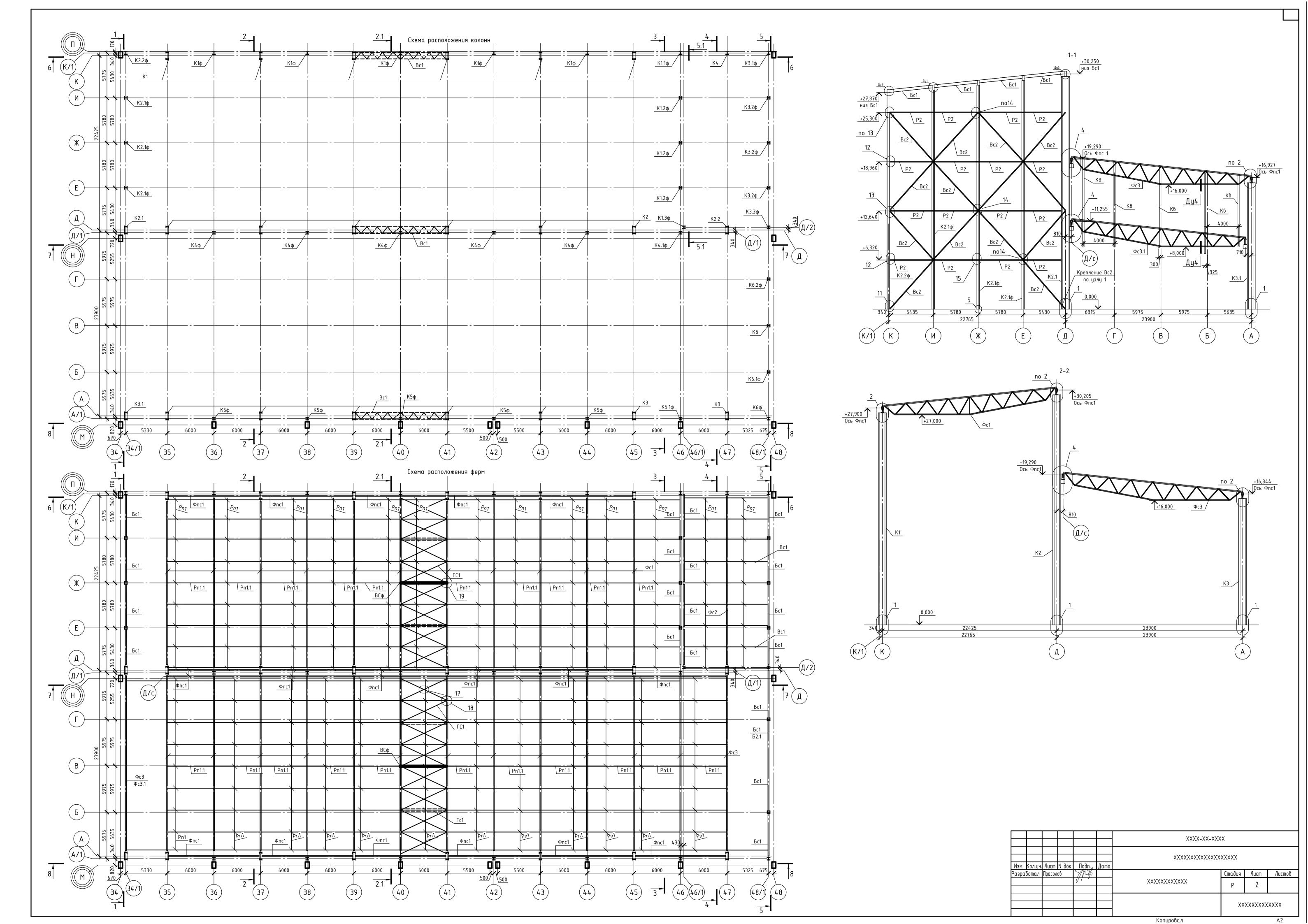
Качество лакокрасочных покрытий по внешнему виду должно соответствовать показателям V класса ГОСТ 9.402-2004.

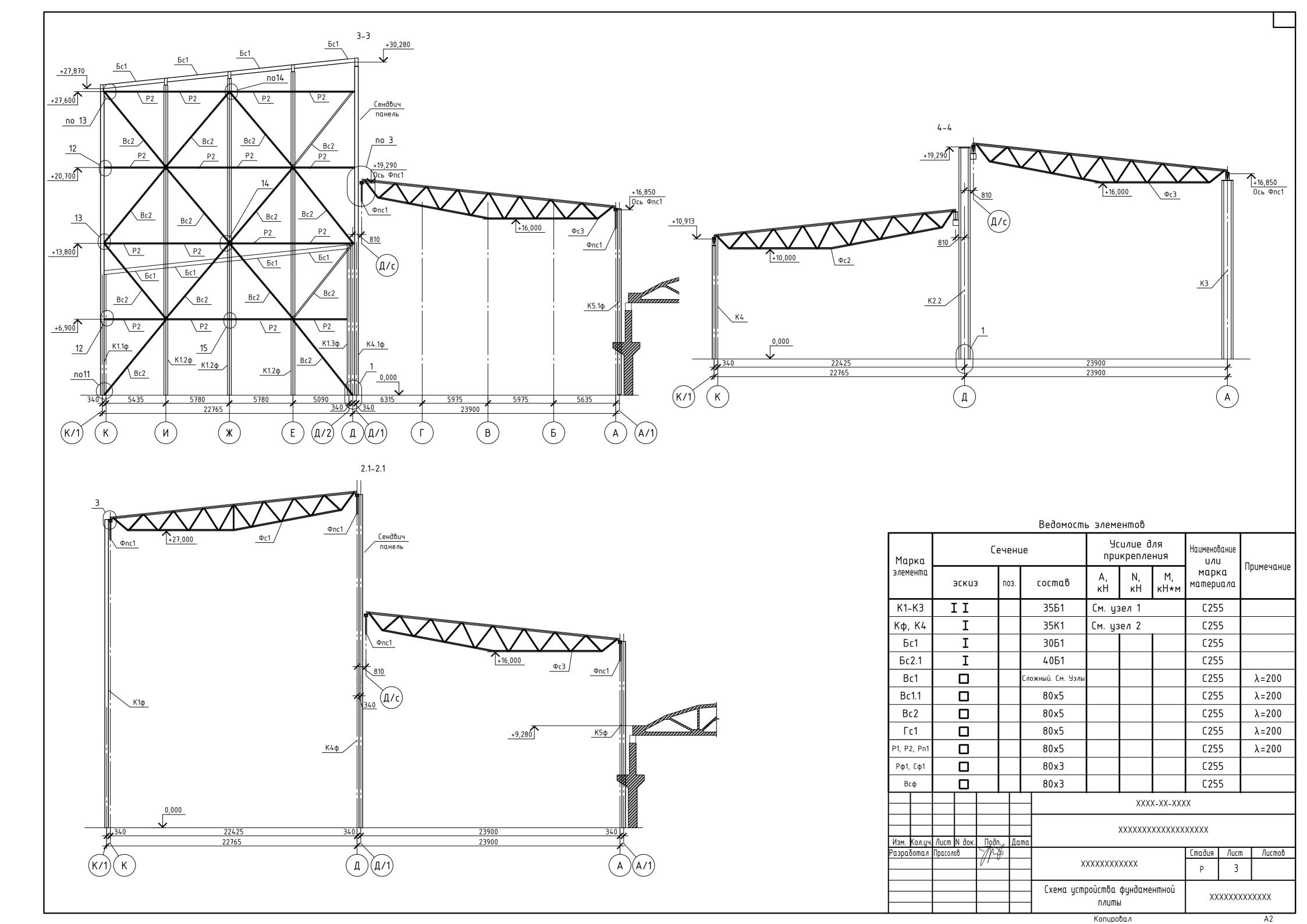
Все метизы поставляются оцинкованными.

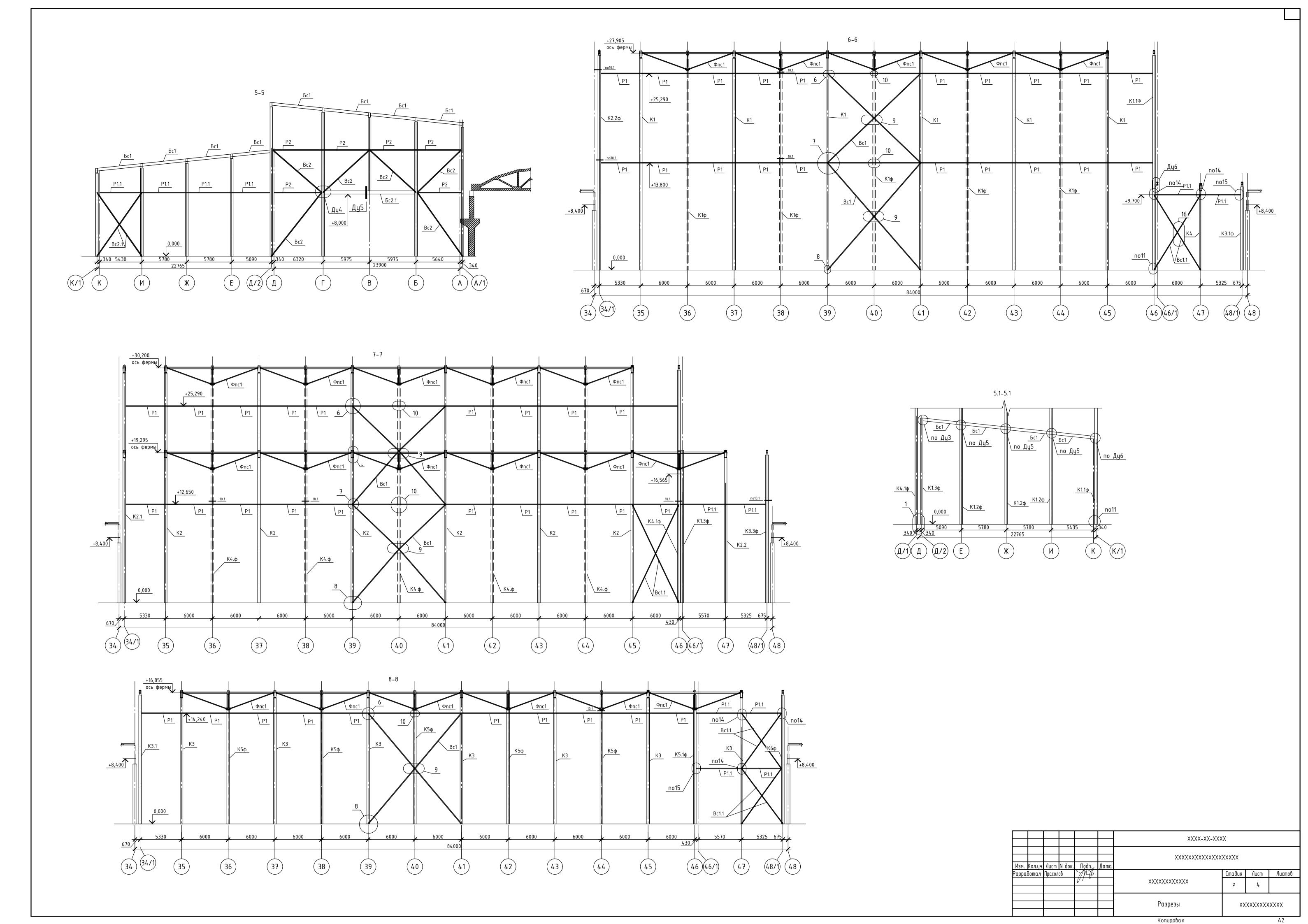
# Спецификация металлопроката

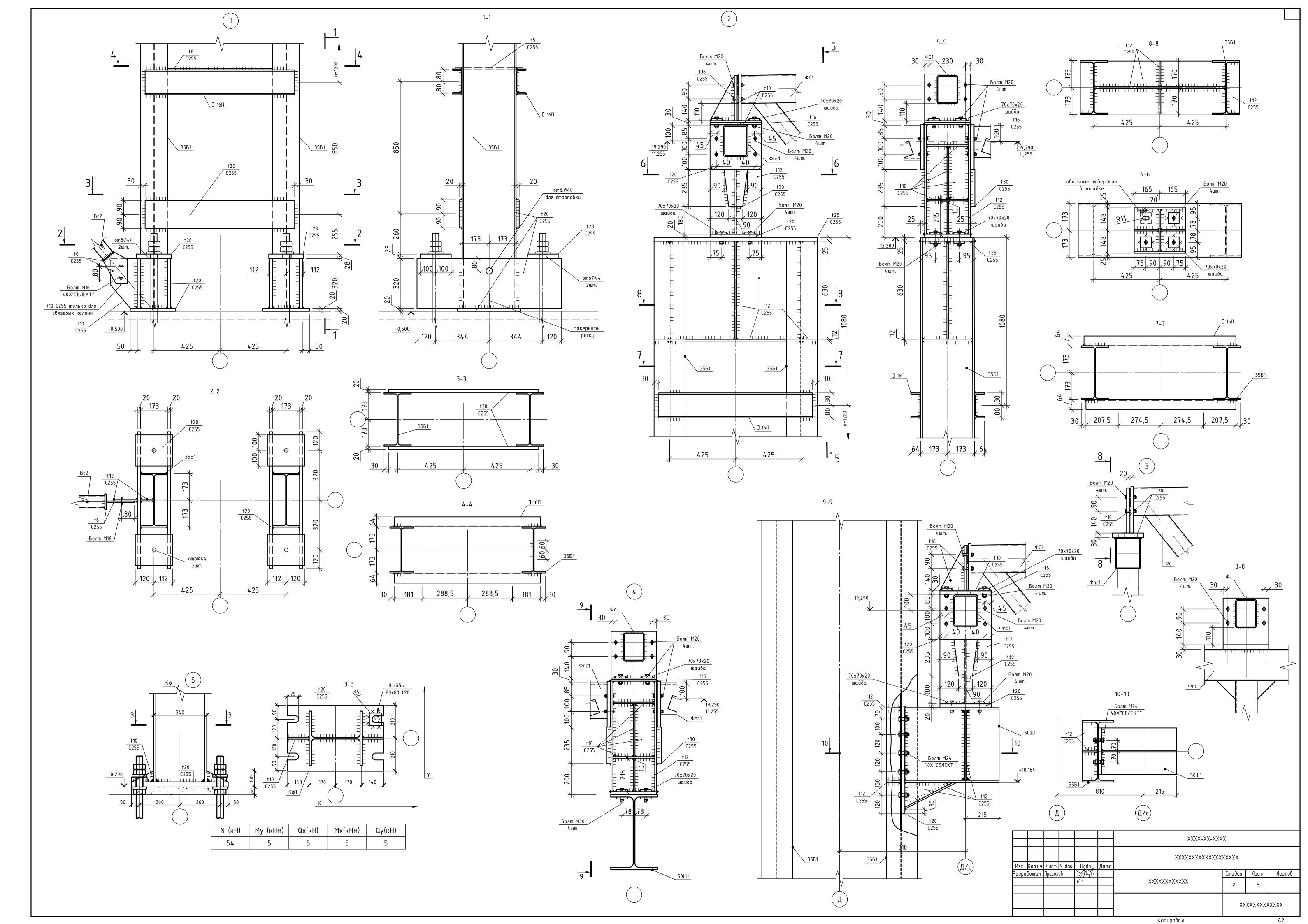
Вид профиля ГОСТ или ТУ	Марка металла ГОСТ или ТУ	Обозначение профиля	Масса металла по видам конструкц					•	<b>1</b>	Общая масса,	
1001 4/14 13	1001 4/14 13	профалл	Колонны	Связи колонн	Фахверк	Стропильные фермы	Подстр. фермы	Балки	Связи покрытия	Лотки	riacea,
		Двутавр 3561	43,93								43,93
_		Двутавр 35К1	96,01								96,01
Балки стальные горячека-	C255	Двутавр 50Ш1	0,48								
таные по СТО АСМЧ 20-93	ГОСТ 27772-88	Двутавр 30Б1						3,68			3,68
		Двутавр 40Б1						0,68			0,68
		OsomN	140,42					4,36			144,78
Сталь горячекатаная.	C255	Швеллер 16П	22,6								22,6
Швеллеры по ГОСТ 8240-97	ГОСТ 27772-88	Швеллер 20П		0,12							0,12
0240-71		Nmozo	22,6	0,12							22,72
		Профиль 80х5		8,98	44.74				11,97		20,94
Профили стальные гнутые	C255	Профиль 80х3			16,76						16,76
no ΓΟCT 30245-2003	ГОСТ 27772-88	Профиль 100х4									
		Профиль 300х6									
		Nmozo		8,98	16,76				11,97		37,7
		Профиль180х140х5				13,72					13,72
		Профиль 140х5				11,38	0,45				11,83
Профили стальные гнутые	C345-5	Профиль 120х5				3,63					3,63
no FOCT 30245-2003	ΓΟCT 27772-88	Профиль 100х5				11,72					11,72
		Профиль 200х160х5					5,83				5,83
		Nmozo				40,45	6,27				46,72
Уголки стальные	C255	Уголок 125x80x8									
неравнопо- лочные по ГОСТ 8510-86	ГОСТ 27772-88	Уголок 140x90x10									
70 11012 110 1 021 0310 00		Nmozo									
		Уголок 90х8		4,69							4,69
		Уголок 90х6					7,8				7,8
Уголки стальные	C255	Уголок 63х5		1,01							1,01
равнопо- лочные по ГОСТ 8509-93	ГОСТ 27772-88	Уголок 32х4			4.0						
THE HIBIE HE FEET COOP 75		Уголок 75х5			1,2						1,2
		Уголок 100x8 			4.0		7.0				44.40
		Nmoso		5,7	1,2		7,8				14,69
		†4		4.0	4.6	0.40			0.07		
	С255 ГОСТ 27772-88	†6	4.4	1,2	1,6	0,69			0,87		4,36
		†8	1,1			0.75	1.00				1,1
		†10	2,18	4.0		0,75	1,02				3,95
Прокат листовой		†12	5,69	1,8			1.0				7,49
горячека- таный по ГОСТ 19903-74		†16	0,68			2.42	1,2				1,88
		†20	8,42			2,12	1,1				11,64
		†25	1,3								1,3
		†28	0,77			172					0,77
		†30	0,42		1.0	1,72	2 22		0.07		2,14
		Nmozo	20,56	3	1,6	5,28	3,32		0,87		34,63
		†12									
Прокат листовой	С345-5 ГОСТ 27772-88	†14 +20									
горячека- таный по ГОСТ 19903-74		†20									
		t30									
	C255	Nmozo	183 50	17,79	19,56	5,28	11,12	4,36	12,84		254,51
	C345-5		סר,רטו	11,17	סכ,לו	40,45	-	۵۲,4	12,04		46,72
	ВСЕГО		183 50	17,79	19,56	45,72		4,36	12,84		301,23
	שכנו ט	I	טר,רטו	11,17	טר,לו	47,14	כר,יו	٥٠,+	14,04		د ۲٬۱۱۸۲

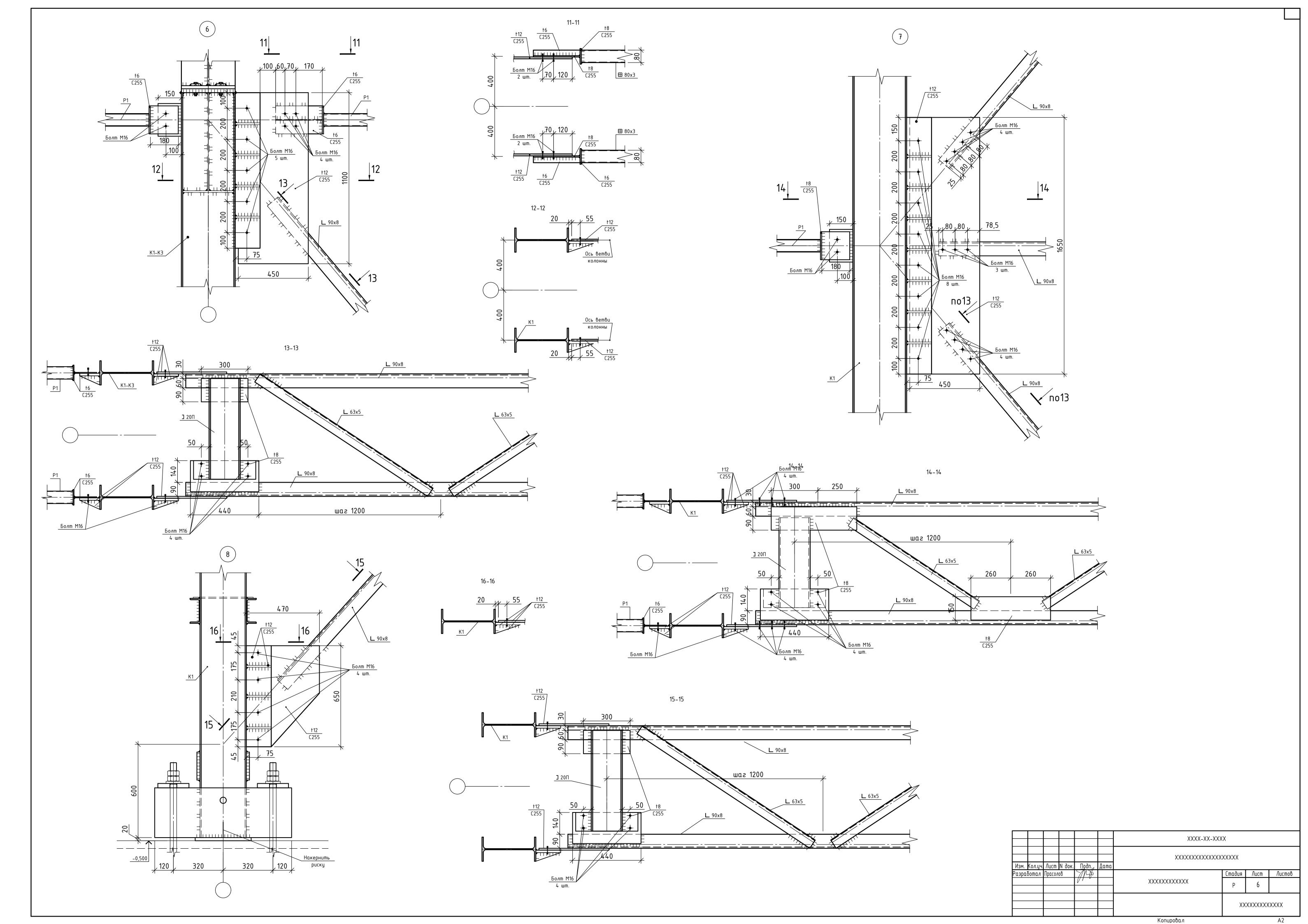
						XXXX-XX-XXXX						
Изм.	Кол.цч.	/Jucm	N док.	Подп.,	Лата	XXXXXXXXXXXXXXXX						
				MAS	даша			/lucm	Листов			
Разработал			// *		XXXXXXXXXX	Р	1					
							xxxxxx		XXXX			

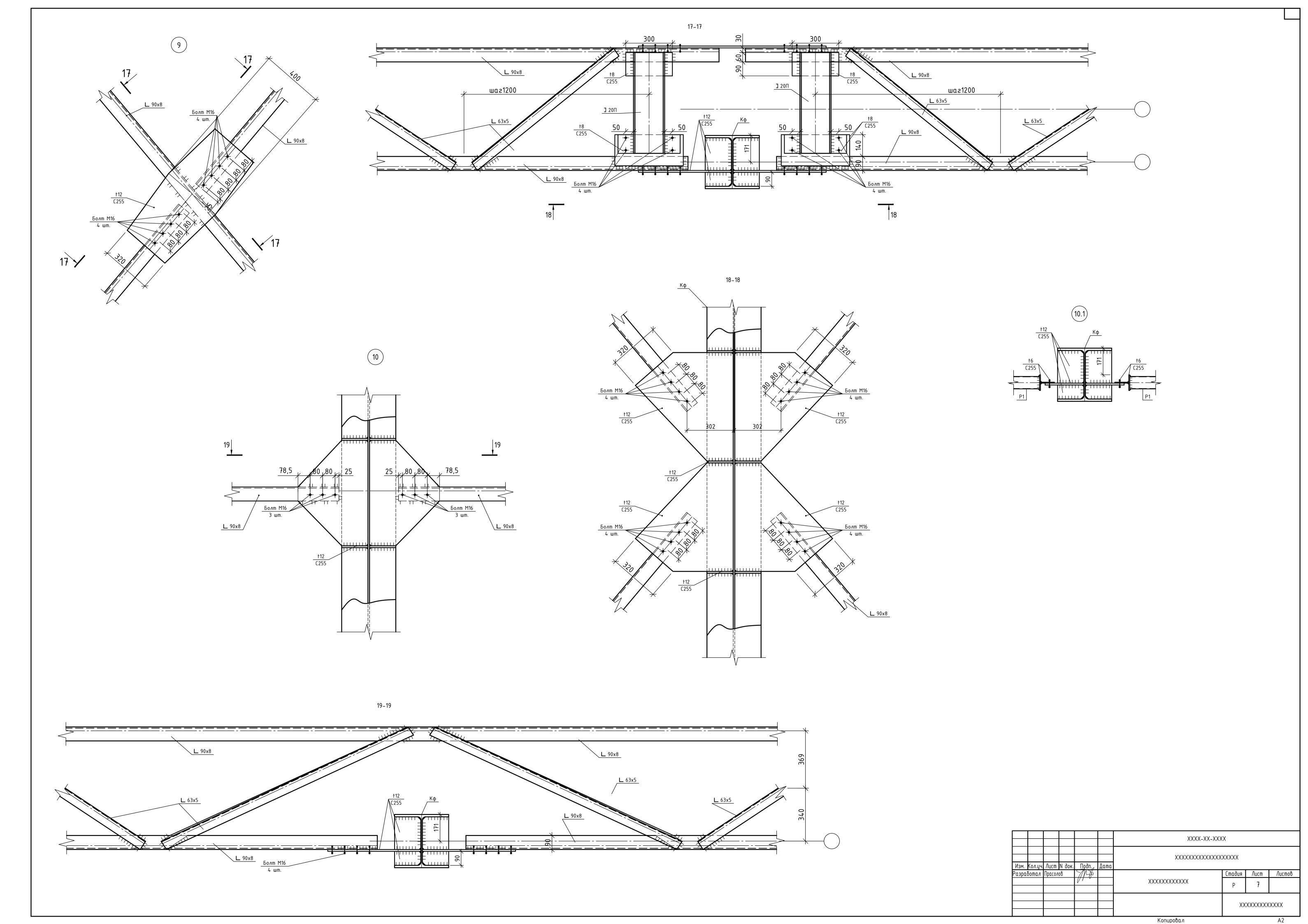


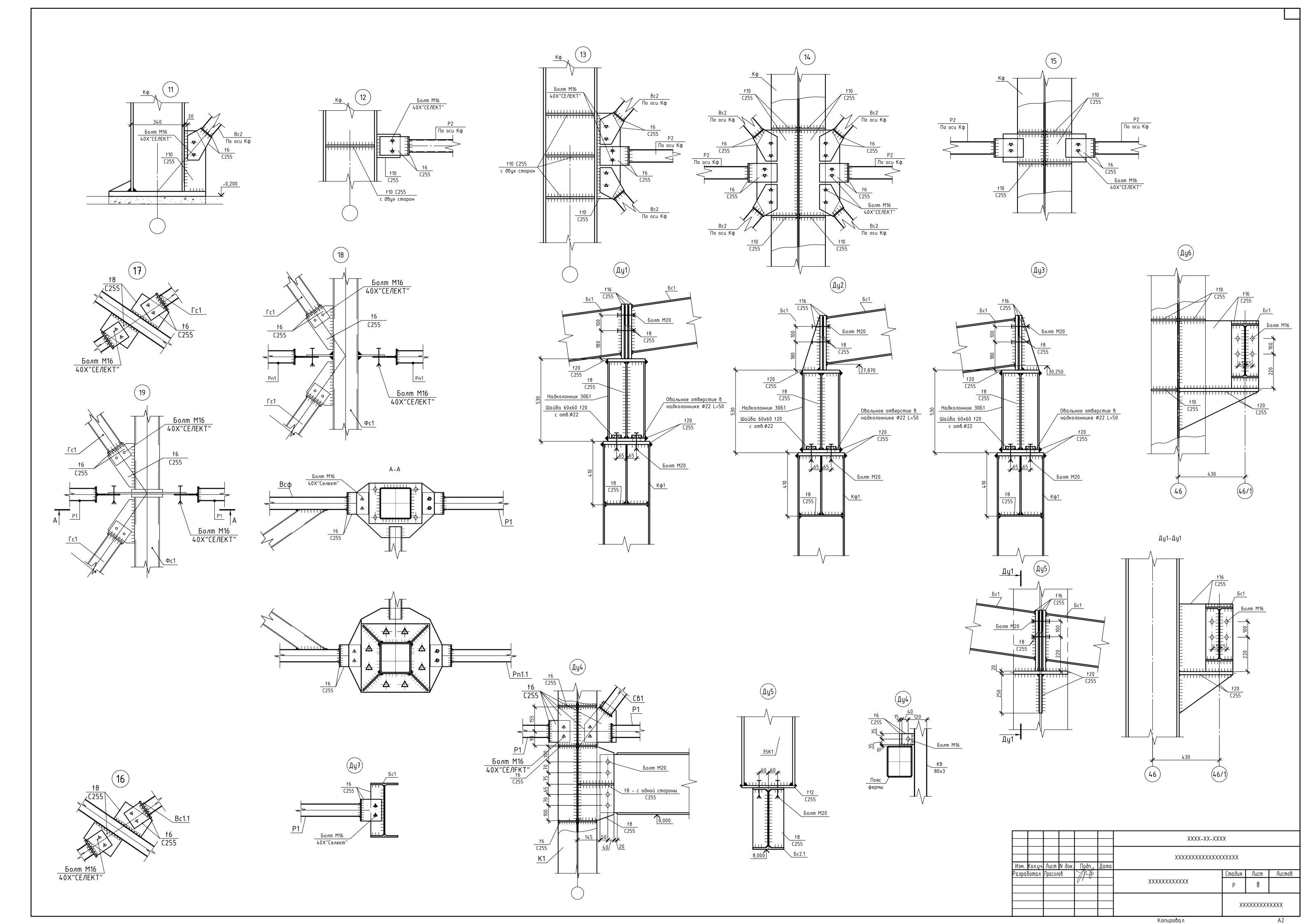


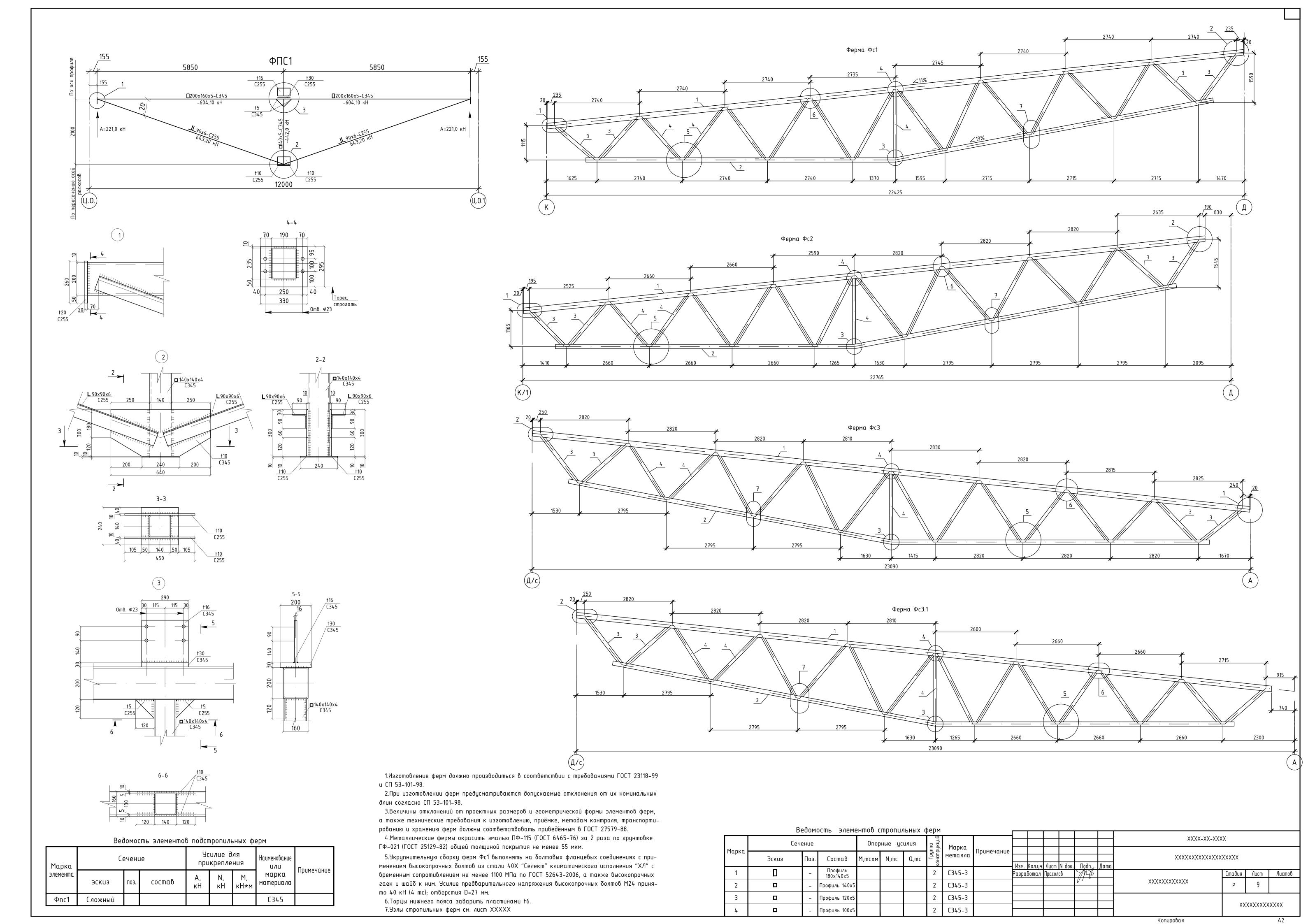


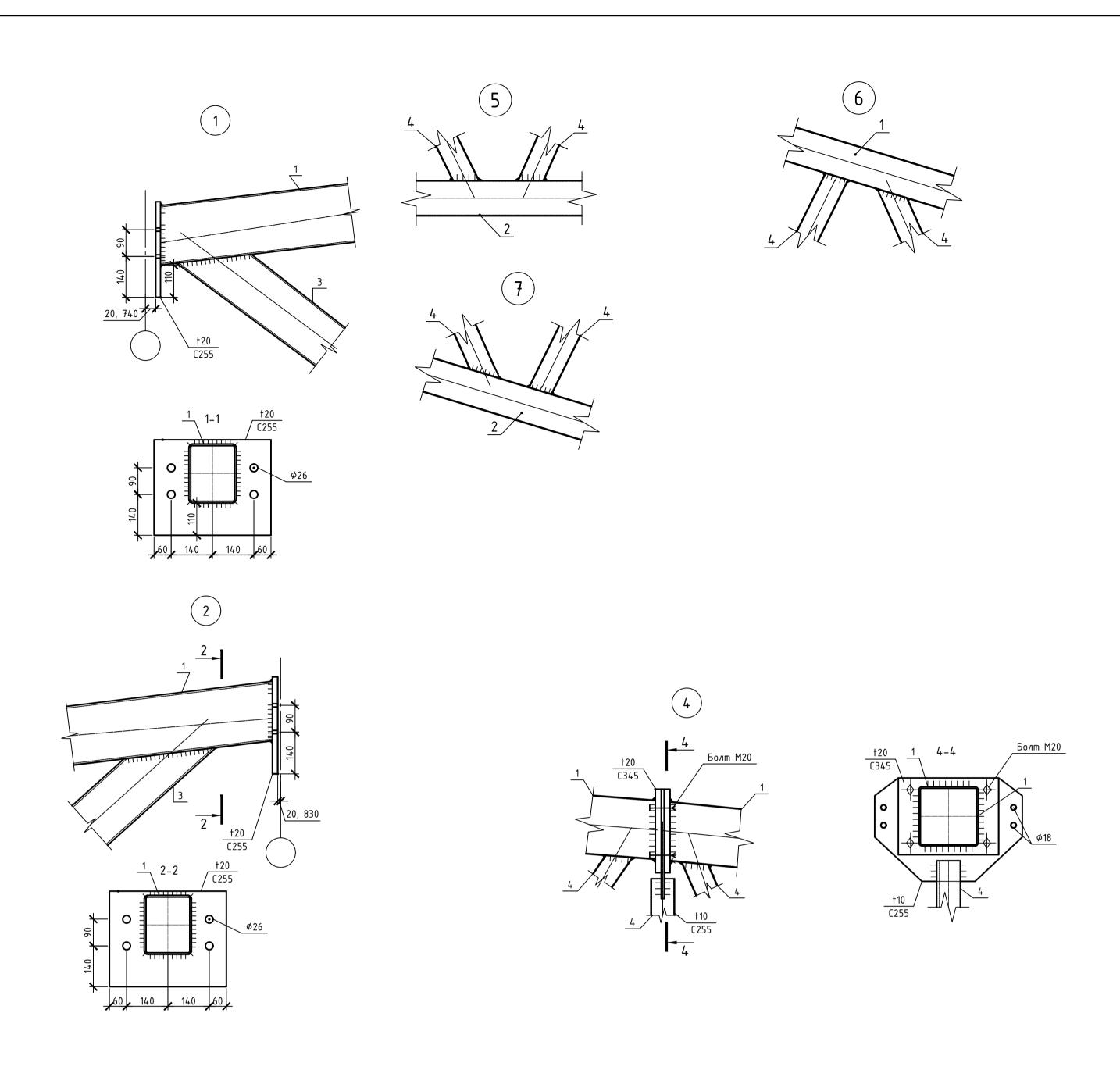


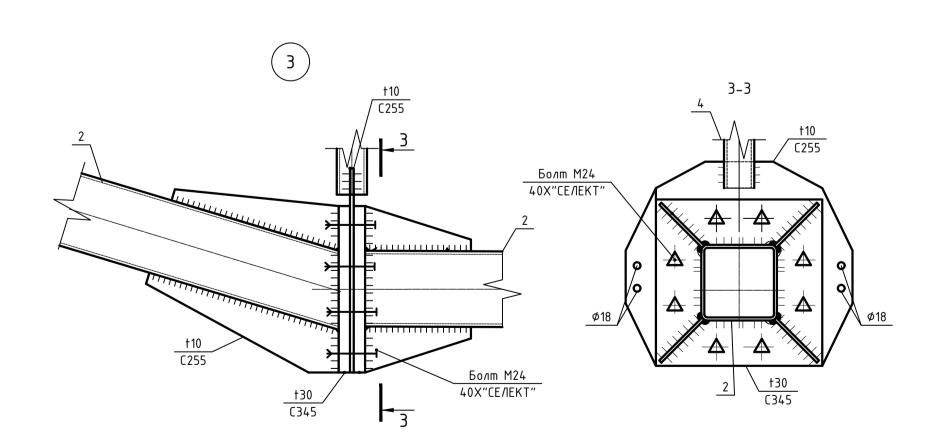












XXXXXXXXXXXX P 10						XXXX-XX-XXX				
Ρα 3 ρα δο ma π Πρα co ποθ Λυ cm Λυ cm<	Изм Кол	ıuy /lucm	И док	Подп	Лата	XXXXXXXXXXXXXXXX				
				< 10 A \//	Даша		Стадия	я Лист	/lucmol	
				// •		XXXXXXXXXX		10		
							xxxxxxxxxx		(XXXX	

Копировал

