

Общество с ограниченной ответственностью  
**«СМП-М»**

Свидетельство СРО-П-168-22112011 от 21 июня 2021г.

Водозаборный узел, производительностью 1200 м<sup>3</sup>/сут

РАБОЧАЯ ДОКУМЕНТАЦИЯ

**Конструкции металлические**

**211019П-1-КМ**

2020

Общество с ограниченной ответственностью  
«СМП-М»

Свидетельство СРО-П-168-22112011 от 21 июня 2021г.

Водозаборный узел, производительностью 1200 м<sup>3</sup>/сут

РАБОЧАЯ ДОКУМЕНТАЦИЯ

Конструкции металлические

**211019П-1-КМ**

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

Генеральный директор

Полуянов И.В.

Главный инженер проекта

Добровольский М.И.

2020

## Ведомость рабочих чертежей основного комплекта

Лист	Наименование	Примечание
1	Общие данные	
2	Спецификация металлоконструкций	
3	Ведомость элементов	
4	План колонн на отм. 0.000 План главных балок План прогонов. План подкрановых балок	
5	Разрез 3-3, 4-4	
6	Части 1, ..., 10	
7	Схемы расположения фахверков по осям "1" и "7"	

## Ведомость ссылочных и прилагаемых документов

Обозначение	Наименование	Примечание
	<u>Ссылочные документы</u>	
СП 20.13330.2016	Нагрузки и воздействия	
СП 22.13330.2016	Основания зданий и сооружений	
СП 16.13330.2017	Стальные конструкции	
ГОСТ 27772-2015	Прокат для строительных стальных конструкций. Общие технические условия	
ГОСТ 23118-2012	Конструкции стальные строительные. Общие технические условия	
ГОСТ 5264-80*	Ручная дуговая сварка. Соединения сварные	
ГОСТ 14098-2014	Соединения сварные арматуры и закладных изделий железобетонных конструкций. Типы, конструкции и размеры	
	<u>Прилагаемых документов нет</u>	

1. ИСХОДНЫЕ ДАННЫЕ  
 11. Рабочие чертежи разработаны на основании задания на проектирование.  
 12. За условную отметку ±0,000 принята отметка "чистого пола" существующего здания.  
 13. Запроектировано здание водоподготовки с насосной станцией 2-го подъёма размерами в плане в осях "1"- "7" 16.74м; "A"- "B" 6.08м, S= 1017.8м<sup>2</sup>.  
 14. Уровень ответственности здания – нормальный по ГОСТ 27751-2014\*. Степень огнестойкости здания – I, класс конструктивной пожарной опасности здания – С0 в соответствии со статьёй 87 федерального закона от 22.07.2008 № 123-ФЗ.  
 15. Все металлоконструкции запроектированы в соответствии с СП 16.13330.2017 "Стальные конструкции".
2. КОНСТРУКТИВНЫЕ РЕШЕНИЯ  
 2.1. Общая компоновка и область применения.  
 2.1.1. Здание запроектировано однотажным, однопролётным бесфонарным с наибольшим пролётом 6.08м при номинальной высоте здания + 5,50м (отметка конька).  
 2.1.2. Шаг колонн 2,55м, 3,03м.  
 2.1.3. Стальные конструкции покрытий состоят из балок покрытия и прогонов.  
 2.1.4. Колонны защемлены в уровне верха фундаментов, балки жестко сопряжены с колоннами .

2.15. Все основные металлоконструкции несущего каркаса разработаны из прокатных профилей: колонны и балки из гнутых замкнутых сварных квадратных и прямоугольных профилей по ГОСТ 30245-2003; прогоны покрытия из прокатных двутавров по СТО АСЧМ 20-93; связи из уголков стальных горячекатанных равнополочных по ГОСТ 8509-93. Максимальная длина отправочных элементов – 5,95м.

2.16. Кровля здания – двускатная с неорганизованным водостоком, уклон 15%.

2.17. Проект разработан для здания с подвесным краном, неагрессивной средой при сухом и нормальном влажностном режиме помещения (относительная влажность воздуха до 60%) воздушного в районе несейсмическом, климатическом II5 по ГОСТ 16350-80.

2.19. В проекте предусмотрен позлементный способ монтажа конструкций.

2.2. Колонны.

2.2.1. Колонны запроектированы сплошностенчатыми, постоянного сечения по высоте.

2.2.2. Отметка верха фундамента принята 0,000м.

2.2.3. Базы колонн запроектированы с опорными плитами, прикрепленными к стержню колонны на заводе.

2.3. Балки.

2.3.1. Балки запроектированы однопролётными с жестким сопряжением с колоннами.

2.3.2. Балки монтируются на сварке к колоннам.

2.3.3. К верхнему поясу балок покрытия прибавляются уголки для крепления прогонов.

2.4. Прогоны и связи.

2.4.1. Геометрическая неизменяемость каркаса, его несущая способность и жесткость в продольном направлении, а также устойчивость колонн из плоскости рам обеспечивается системой связей между колоннами.

2.4.2. Прогоны крепятся к балкам покрытия на болтах и раскрепляют их через 0,9м.

2.4.3. Ветровые нагрузки с торца здания передаются на вертикальные связи по колоннам через прогоны, устанавливаемые по верху колонн.

3. ОСНОВНЫЕ РАСЧЕТНЫЕ ПОЛОЖЕНИЯ

3.1. Расчет конструкций выполнен в соответствии с главами и обязательными приложениями СП 16.13330.2017 "Стальные конструкции" и "Пособием по проектированию стальных конструкций" (СНиП II-23-81\*) Москва 1989г, ЦНИИПСК.

3.2. Расчет конструкций каркаса здания произведен на эксплуатационные нагрузки в соответствии с СП 20.13330.2016 "Нагрузки и воздействия".

Район строительства - Московская обл., Волоколамский район. В расчёте здания учтены следующие нагрузки:

- Ветровая нагрузка (I район). Нормативное значение ветрового давления – 23к2/м<sup>2</sup>;

- Снеговая нагрузка (IV район). Расчетная снеговая нагрузка – 180кг/м<sup>2</sup>;

- Нагрузка от ограждающих конструкций покрытий и стенового ограждения;

- Собственный вес металлоконструкций каркаса здания;

- Крановая нагрузка

3.3. Колонны рассчитаны как стойки, защемленные в уровне верха фундаментов и не раскрепленные в уровне балок. Расчётные длины колонн в плоскости большей жесткости приняты рабочими геометрической длине колонны умноженной на коэффициент 2,0, учитывающий защемление колонны в уровне баз и отсутствие раскрепления в уровне оголовка. Расчётные длины колонн из плоскости приняты рабочими геометрической длине колонны учитывающий раскрепление колонны в уровне базы и оголовка.

3.4. Балки покрытия рассчитаны как разрезные жестко-оперты конструкции.

3.5. Прогоны кровли рассчитаны на нагрузки от собственного веса покрытия и снега по однопролётной схеме. Прогоны, устанавливаемые по оси колонн (служат одновременно распорками) с учётом изгибающего момента и продольного усилия от ветровых нагрузок, передаваемых с торца здания.

4. МАТЕРИАЛЫ/КОНСТРУКЦИИ

4.1. Материал стальных конструкций принят в соответствии с СП 16.13330.2017 "Стальные конструкции".

4.2. Все металлические элементы выполняются из стали С255, С345 по ГОСТ 27772-2015, см. указания на листах.

5. СОЕДИНЕНИЯ ЭЛЕМЕНТОВ

5.1.1. Все заводские соединения элементов металлоконструкций – сварные.

5.1.2. Материалы для сварки, соответствующие маркам сталей, принимать по приложению "Г" СП 16.13330.2017 "Стальные конструкции".

5.1.3. Заводские и монтажные соединения (стыки) прокатных профилей выполняютсястыком с полным проваром кромок полок и стенок и должны быть равнопрочны основному металлу сечения.

5.1.4. Расположение монтажных стыков указано либо в чертежах КМ, либо определяется заводом-изготовителем (совместно с монтажной организацией) при обязательном согласовании с авторами проекта.

5.1.5. Монтажные соединения элементов металлоконструкций выполняются на болтах нормальной точности и монтажной сварке.

5.2. УКАЗАНИЯ ПО СВАРКЕ КОНСТРУКЦИЙ

5.2.1. Стыковые, поясные и угловые швы в элементах длиной более 2м рекомендуется выполнять автоматической сваркой под флюсом, прочие заводские швы всех элементов – механизированной сваркой в среде углекислого газа или его смеси с аргоном; монтажные швы – ручной дуговой сваркой электродами Э46А по ГОСТ 9467-75\*.

5.2.2. Значение bf, bz и расчётные сопротивления металла шва срезу Rf, Rz принимают по таблицам 4,38 СП 16.13330.2017 "Стальные конструкции".

5.2.3. Указанные на чертежах размеры угловых швов приняты из расчёта: заводские – для механизированной сварки в среде углекислого газа сварочной проволокой диаметром 1,4...1,6мм в нижнем положении и горизонтальном на вертикальной плоскости; проволокой диаметром 0,8...1,4мм – в вертикальном и потолочном положениях; монтажные – для ручной дуговой сварки.

5.2.4. При переходе на дуговые швы сварки или сварочные материалы, а также при применении специальных мер, направленных на повышение производительности процесса сварки, размеры всех оговариваемых сварных швов должны быть пересчитаны в соответствии с указаниями СП 16.13330.2017 "Стальные конструкции".

5.2.5. Размеры неоговариваемых сварных швов принимать по расчёту на усилия, приведенные в схемах, в зависимости от толщин свариваемых элементов или конструктивно по указаниям СП 16.13330.2017 "Стальные конструкции".

5.2.6. Сварные швы с разделкой кромок выполнять с полным проваром с условием равнопрочности соединений, с обязательной зачисткой и последующей подваркой корня шва. Применение сварки на остающихся подкладках запрещается, кроме отдельных особых случаев при целесообразности с автором проекта. Качество всех сварных швов с полным проваром должно быть проверено ультразвуковым методом контроля по ГОСТ 14782-86.

5.2.7. Минимальные катеты сварных швов следует принимать по таблице 38 СП 16.13330.2017 "Стальные конструкции".

Минимальная длина сварных швов по указаниям СП 16.13330.2017 "Стальные конструкции".

5.2.8. При выполнении сварных соединений должны быть исключены резкие переходы между свариваемыми деталями, от шва к основному металлу, подрезы, непроры и другие концентраторы напряжений.

5.3. СОЕДИНЕНИЯ НА БОЛТАХ

5.3.1. Соединения на болтах класса точности В в предположении передачи действующих в элементах усилий сопротивлением болтов срезу и соединяемых элементов – смятию. Области применения монтажных соединений на болтах оговорены в "Рекомендациях и нормативах по технологии постановки болтов в монтажных соединениях металлоконструкций", Москва, ЦНИИПСК, 1988г.

5.3.2. В данном проекте монтажные соединения основных элементов выполняются на болтах М16 класса точности В, класса прочности 5,8 по ГОСТ 7798-70\*. Механические свойства и методы испытаний болтов по ГОСТ 1759.4-87\*.

5.3.3. Для болтов класса точности В, класса прочности 5,8 соответствуют: – гайки по ГОСТ 5915-70\* прочности 4, – шайбы (плоские) по ГОСТ 11371-78\*.

5.3.4. Применение болтов без маркировки не допускается. Клеймо завода и маркировка класса прочности обязательны. Применение автоматической стали, а также облегченных болтов (диаметр головки части равен среднему диаметру резьбы) не допускается.

5.3.5. Разность номинальных диаметров отверстий и болтов принимать равной 3мм. При сверлении отверстий использовать кондукторы либо другое специализированное оборудование, обеспечивающее выполнение требований по качеству и допускаемым отклонениям в размерах отверстий. Допускаемые отклонения от номинального диаметра иovalность – не более +0,5мм.

Отклонение расстояния между центрами отверстий в группе не должно превышать ±1мм как для смежных, так и для крайних отверстий. Несоблаждение осей отверстий (черновой) не более 1,5мм.

5.3.6. В соединениях с болтами, работающими на растяжение, постановка пружинных шайб не допускается. Каждый болт устанавливается с двумя круглыми шайбами (одна ставится под головку болта, другая – под гайку), и с двумя гайками. При необходимости под гайку допускается постановка двух шайб (не более).

5.3.7. Плотность стяжки пакета проверяется щупом толщиной 0,3мм, который не должен проникать в зону крайнего отверстия, ограниченную радиусом 1,3д от центра этого отверстия.

5.3.8. После сборки узла монтажные соединения должны быть очищены и огрунтованы.

6. ТРЕБОВАНИЯ К ИЗГОТОВЛЕНИЮ И МОНТАЖУ

6.1. Изготовление металлоконструкций должно выполняться в соответствии с требованиями ГОСТ 23118-2012, СП 53-101-98 и рабочей документацией, утверждённой разработчиком и принятой к производству предприятием-изготовителем.

6.2. Монтаж металлоконструкций должен выполняться в соответствии с СП 10.13330.2012 "Несущие и ограждающие конструкции".

6.3. Сборку фланцевых соединений производить в соответствии с "Рекомендациями по сборке фланцевых монтажных соединений стальных строительных конструкций", М, 1986г, и ОСТ 36-72-82.

6.4. Элементы фланцевых соединений проверяются на монтажной площацке на отсутствие погнутостей, надрывов сварных швов и т.п. Заусенцы вокруг отверстий и по краям фланцев, оставшиеся после изготавления, удаляются.

6.5. При изготавлении и монтаже конструкций обеспечить герметичность соединений, при необходимости предусмотреть заглушку №6 на концах элементов замкнутого сечения.

6.6. На все виды работ, которые не могут быть проконтролированы после производства, должны быть составлены акты скрытых работ.

7. УКАЗАНИЯ ПО ЗАЩИТЕ ОТ КОРРОЗИИ

**Техническая спецификация металлоконструкций**

Наименование профиля ГОСТ, ТУ	Наименование или марка металла ГОСТ, ТУ	Номер или размеры профиля	№ п.п.	Масса металла по элементам конструкций, т						Общая масса, т
				Балки	Колонны	Связи	Прогоны	Кон-ции подкран. путей	Фахверк	
Двутавры стальные горячекатаные (ГОСТ 8239-89)	C255	I24M		0	0	0	0	0,33	0	0,33
				0	0	0	0	0,33	0	0,33
				0	0	0	0	0,33	0	0,33
Двутавры стальные горячекатаные (СТО АСЧМ 20-93)	C255	I12Б1		0	0	0	1,26	0	0	1,26
				0	0	0	1,26	0	0	1,26
				0	0	0	1,26	0	0	1,26
Профили стальные гнутые замкнутые сварные квадратные (ГОСТ 30245-2003)	C255	□80x4		0	0	0	0	0	0,11	0,11
Профили стальные гнутые замкнутые сварные квадратные (ГОСТ 30245-2003)	C255	□160x4		0,9	1,5	0	0	0	0	2,41
				0,9	1,5	0	0	0	0,11	2,52
				0,9	1,5	0	0	0	0,11	2,52
Профили стальные гнутые замкнутые сварные промоугольные (ГОСТ 30245-2003)	C255	□120x80x4		0	0	0	0	0	0,15	0,15
Профили стальные гнутые замкнутые сварные промоугольные (ГОСТ 30245-2003)	C255	□200x160x5		0	0	0	0	0,68	0	0,68
				0	0	0	0	0,68	0,15	0,83
				0	0	0	0	0,68	0,15	0,83
Сталь листовая горячекатаная (ГОСТ 19903-74*)	C255	-6		0,02	0	0	0	0	0	0,02
Сталь листовая горячекатаная (ГОСТ 19903-74*)	C255	-10		0,07	0,09	0	0	0,02	0	0,18
Сталь листовая горячекатаная (ГОСТ 19903-74*)	C255	-12		0	0	0	0	0,08	0	0,08
				0,09	0,09	0	0	0,1	0	0,29
Сталь листовая горячекатаная (ГОСТ 19903-74*)	C345-3	-20		0	0,24	0	0	0	0	0,24
				0	0,24	0	0	0	0	0,24
				0,09	0,34	0	0	0,1	0	0,53
Уголки стальные горячекатаные равнополочные (ГОСТ 8509-93)	C255	L 75x5		0	0	0,26	0	0	0	0,26
Уголки стальные горячекатаные равнополочные (ГОСТ 8509-93)	C255	L 90x6		0	0	0,22	0	0	0	0,22
Уголки стальные горячекатаные равнополочные (ГОСТ 8509-93)	C255	L 100x7		0	0	0	0	0,03	0,01	0,04
				0	0	0,48	0	0,03	0,01	0,52
				0	0	0,48	0	0,03	0,01	0,52
<b>Всего масса металла:</b>				0,99	1,84	0,48	1,26	1,14	0,27	5,99
<b>В том числе по маркам или наименованиям:</b>										
C255					0,99	1,6	0,48	1,26	1,14	0,27
C345-3					0	0,24	0	0	0	0,24

**Ведомость объема работ**

№ п/п	Наименование	Ед.изм	Кол-во	Примечание
1	Монтаж металлических конструкций	к2	5990	
2	Монтаж фасадных панелей	м2	213	
3	Монтаж кровельных панелей	м2	133	

Согласо		
	Подл. и дата	Взам.
Инв. №		

							211019П-1-КМ
Изм.	Кол.уч.	Лист	№ док.	Подпись	Дата		
						Здание водоподготовки с насосной станцией 2-го подъёма	Стадия
							2
Разработала	Добровольский					Спецификация металлоконструкций	Листов
							7
						ООО "СМП-М"	

### Ведомость элементов

Марка элемента	Сечение			Усилия для прикрепления			Наименование или марка металла	Примечание
	Эскиз	Поз.	Состав	M, тм	N, т	Q, т		
Бм-1	□		□160x4	2,3	3,8	2,4	C255	
Бм-2	I		I12B1	0	0,71	0,42	C255	
Бм-3	□		□200x160x5	2,2	4,4	1,7	C255	
Бм-4	I		I24M	2	0,28	1,6	C255	
Км-1	□		□160x4	0,13	5,34	0,9	C255	
РФ-1	□		□80x4	по гибкости, крепить на усилие 2тс			C255	
РФ-2	□		□120x80x4	по гибкости, крепить на усилие 2тс			C255	
СВ-1	L		L 75x5	по гибкости, крепить на усилие 2тс			C255	
СГ-1	L		L 90x6	по гибкости, крепить на усилие 2тс			C255	

Согласо					

Инв. №	Подл. и дата	Взам.		Изм.	Кол.уч.	Лист	№ док.	Подпись	Дата

211019П-1-КМ

Здание водоподготовки с насосной станцией  
2-го подъёма

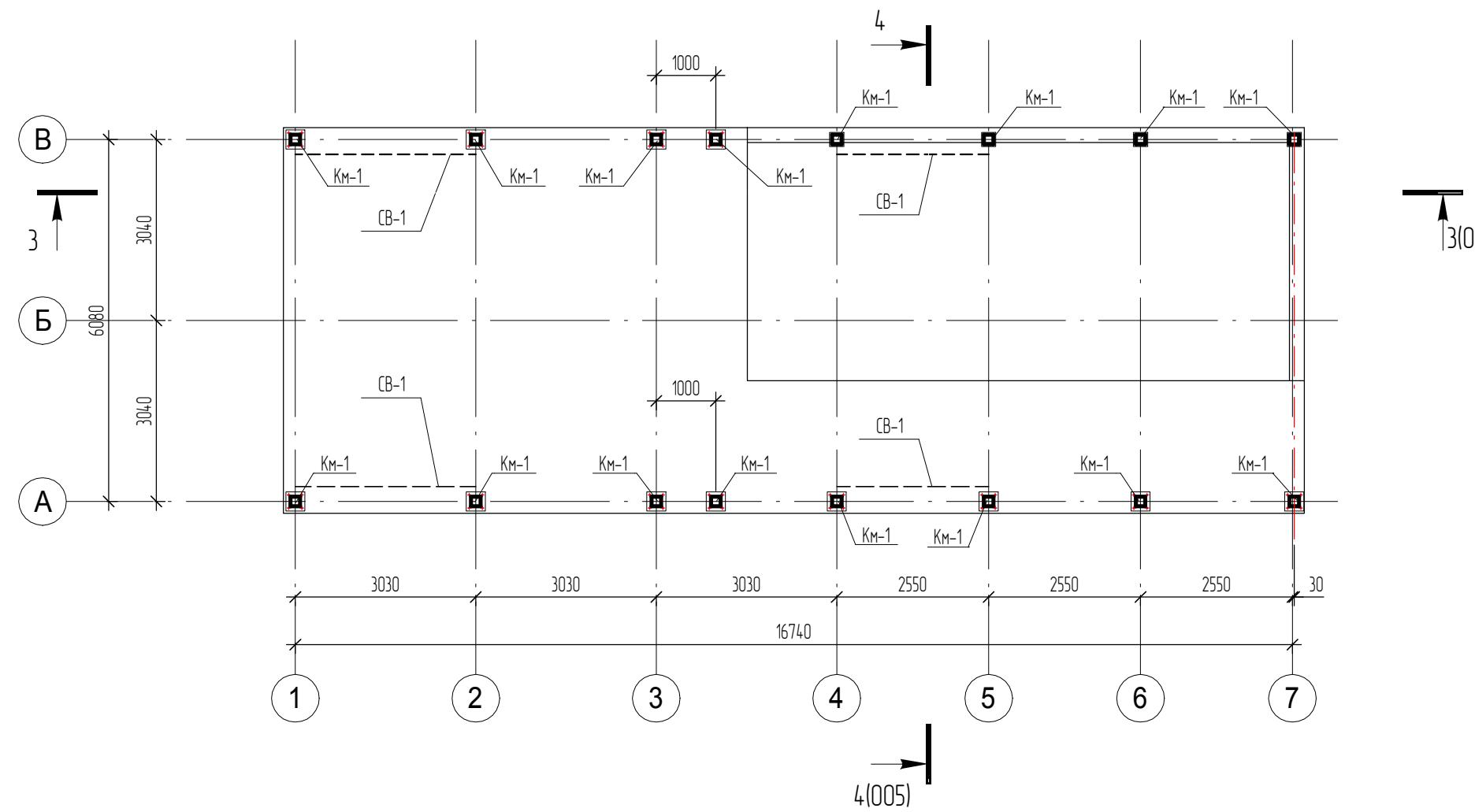
Стадия	Лист	Листов
P	3	7

Разработал Добровольский 

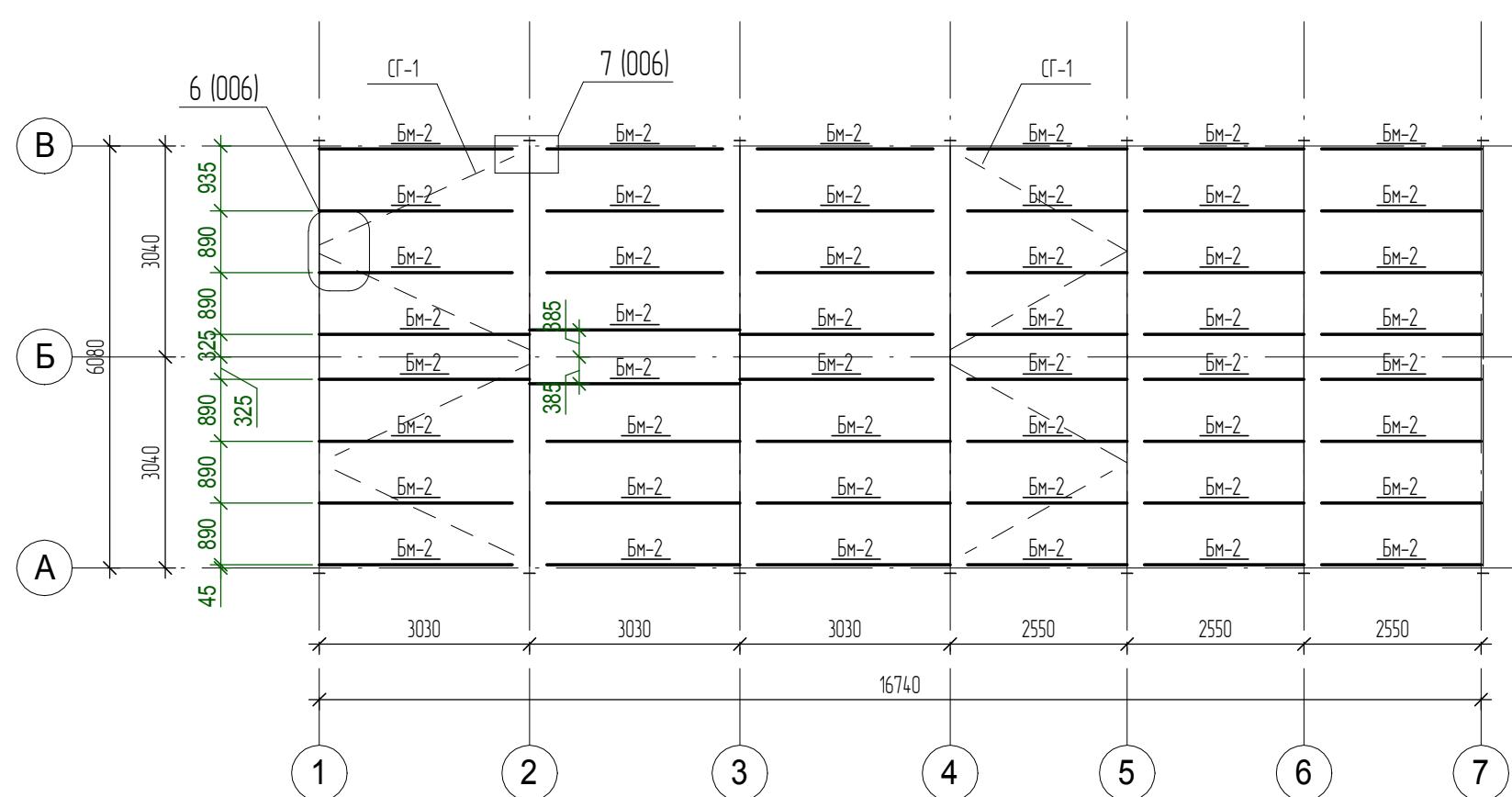
Ведомость элементов

ООО "СМП-М"

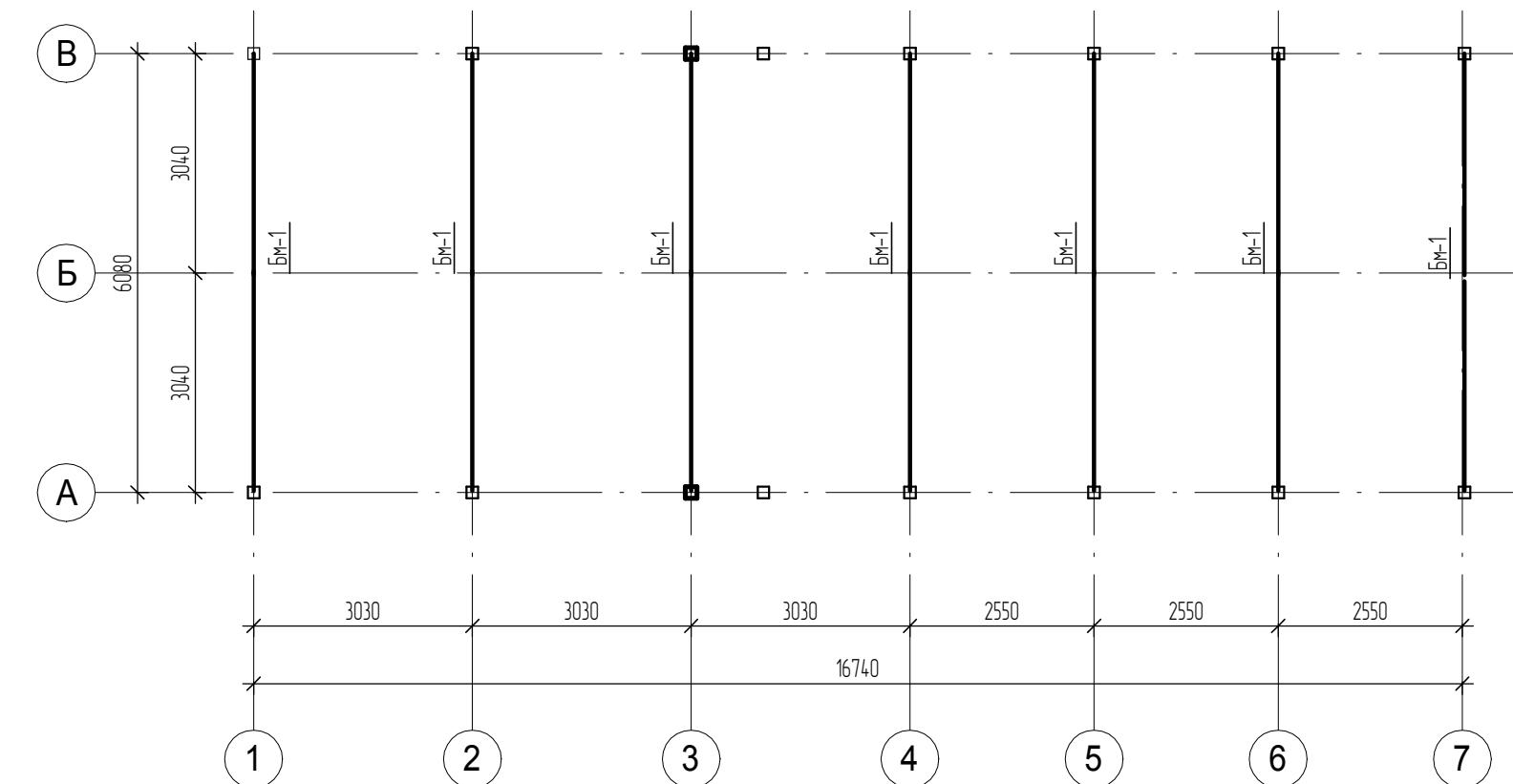
План колонн на отм. 0.000



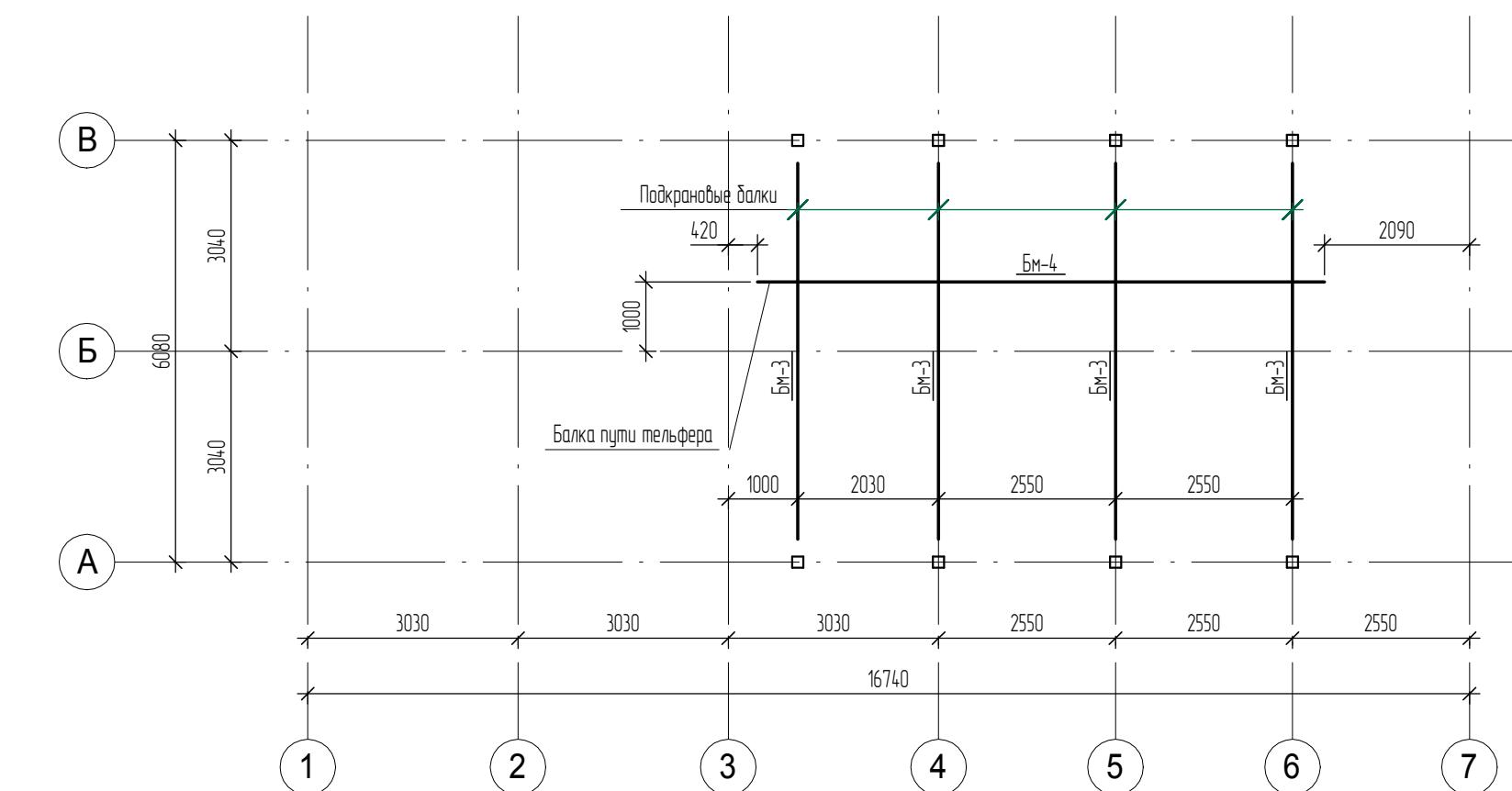
## План прогонов



## План главных балок

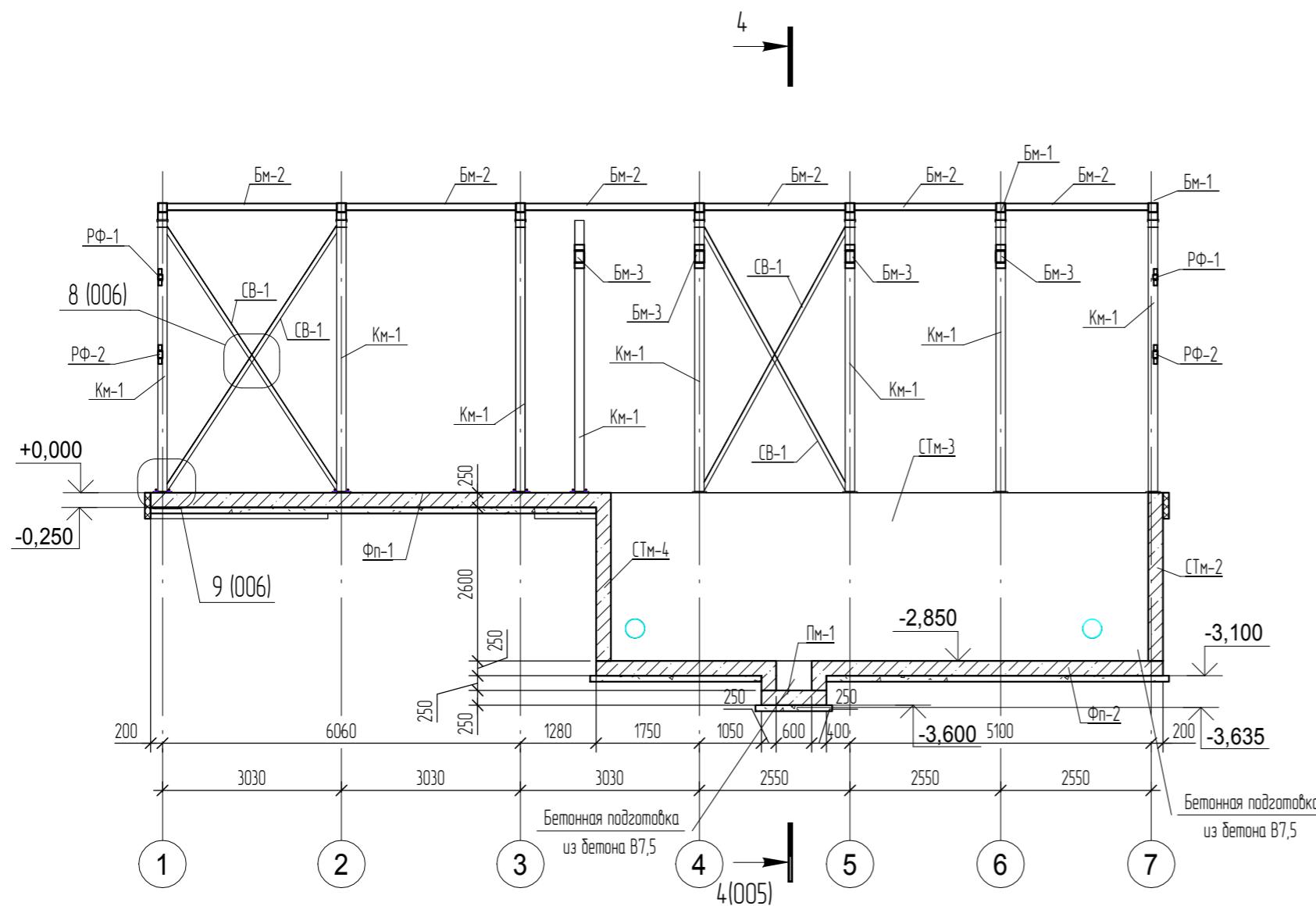


## План подкрановых балок

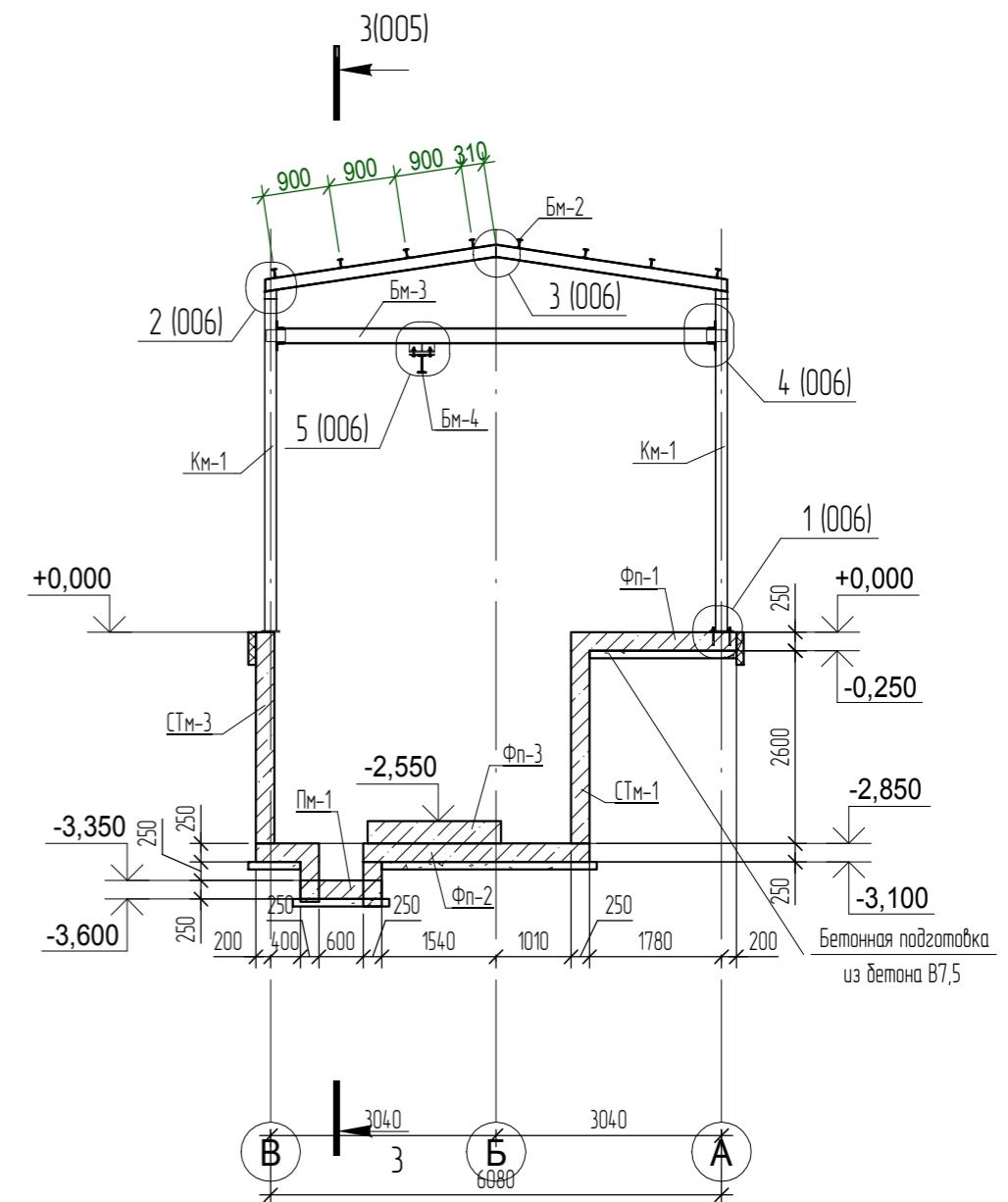


1. Огнезащиту стальных конструкций наносить по грунтовке ГФ – 021 в два слоя для колонн и связей – ТЕРМОБАРЬЕР 2, для остальных элементов – Сабитерм 207. Огнезащиту наносить в соответствии с рекомендациями производителей (толщина краски, количество слоев).
2. Для защиты от коррозии металлические конструкции покрыть эмалью ПФ – 115 (или ПФ – 133) в два слоя.

**3 - 3 (004)**



**4 - 4 (004)**



Согласо

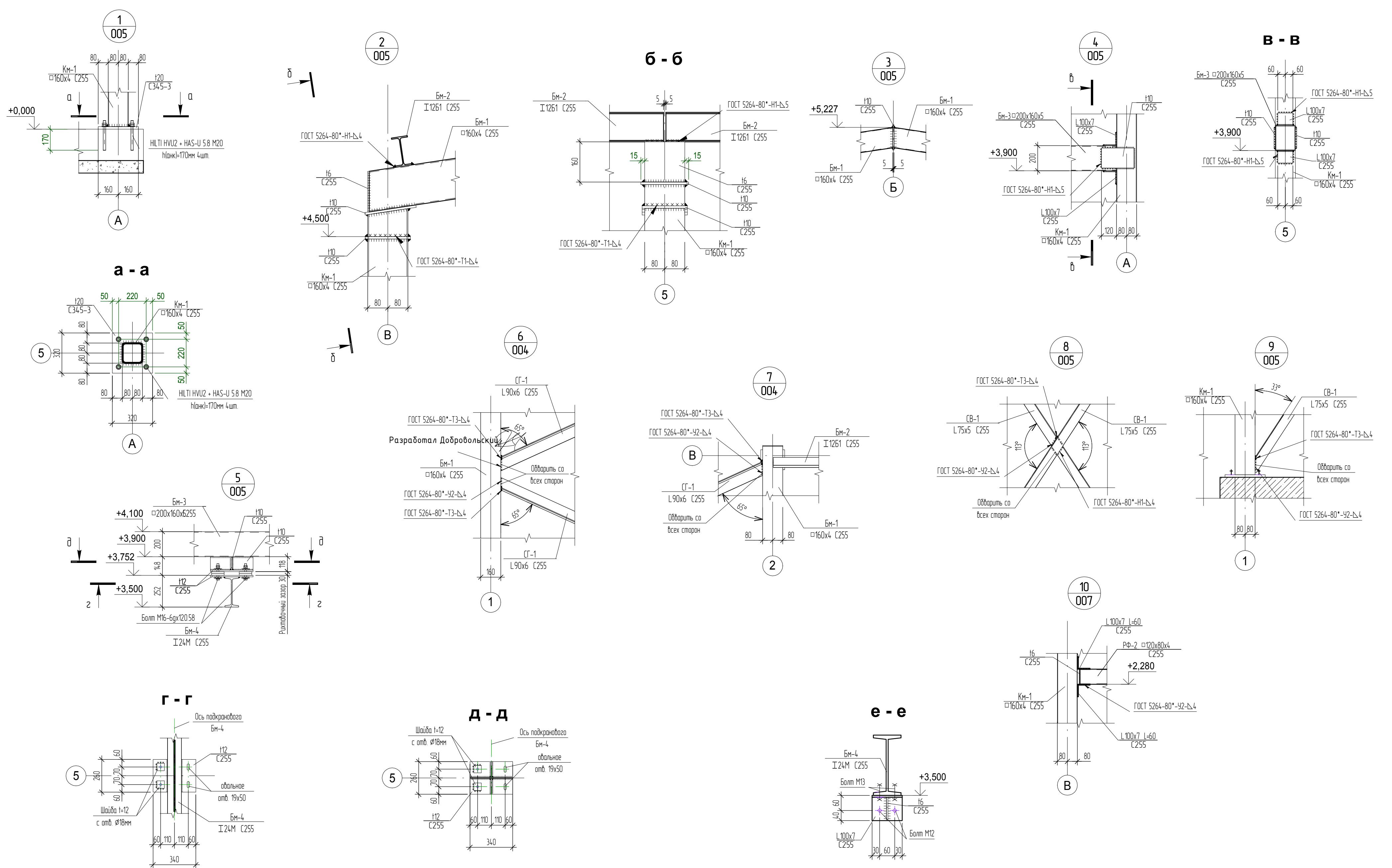
Взам.

Подп. и дата

Инв. №

- Общие указания см. лист 2
- Ведомость элементов см. лист 8
- Огнезащиту стальных конструкций наносить по грунтовке ГФ - 021 в два слоя для колонн и связей – ТЕРМОБАРЬЕР 2, для остальных элементов – Сабитерм 207. Огнезащиту наносить в соответствии с рекомендациями производителей (толщина окраски, количество слоев).
- Для защиты от коррозии металлические конструкции покрыть эмалью ПФ - 115 (или ПФ - 133) в два слоя.

211019П-1-КМ					
Изм.	Кол.уч.	Лист	№ док.	Подпись	Дата
Здание водоподготовки с насосной станцией 2-го подъёма					Стадия
					Лист
					Листов
Разработал Добровольский					P 5 7
Разрез 3-3, 4-4					ООО "СМП-М"



1. Общие указания см. лист 2
  2. Ведомость элементов см. лист 8
  3. Размеры неоговоренных заводских сварных швов принимать по расчету на усилия, приведенные в схемах, в зависимости от толщин свариваемых элементов или конструктивно по указаниям СП 16.13330.2017 "Стальные конструкции".
  4. Минимальные катеты сварных швов следует принимать по таблице 38 СП 16.13330.2017 "Стальные конструкции". Минимальная длина сварных швов по указаниям СП 16.13330.2017 "Стальные конструкции".
  5. Все неоговоренные болты М16, отв. Ø19мм.
  6. Огнезащиту стальных конструкций наносить по грунтовке ГФ - 021 в два слоя для колонн и связей - ТЕРМОБАРЬЕР 2, для остальных элементов - Сабитер 207. Огнезащиту наносить в соответствии с рекомендациями производителей (толщина окраски, количество слоев).
  7. Для защиты от коррозии металлические конструкции покрыть эмалью ПФ - 115 (или ПФ - 133) в два слоя.

						211019П-1-КМ		
Изм.	Кол.уч.	Лист	№ док.	Подпись	Дата	Здание водоподготовки с насосной станцией 2-го подъёма		
Разработал	Добровольский					Стадия Р	Лист 6	Листов 7
						Узлы 1, .., 10	ООО "СМП-М"	

Схема фахверка в осях "В"-“А" (по оси "1")

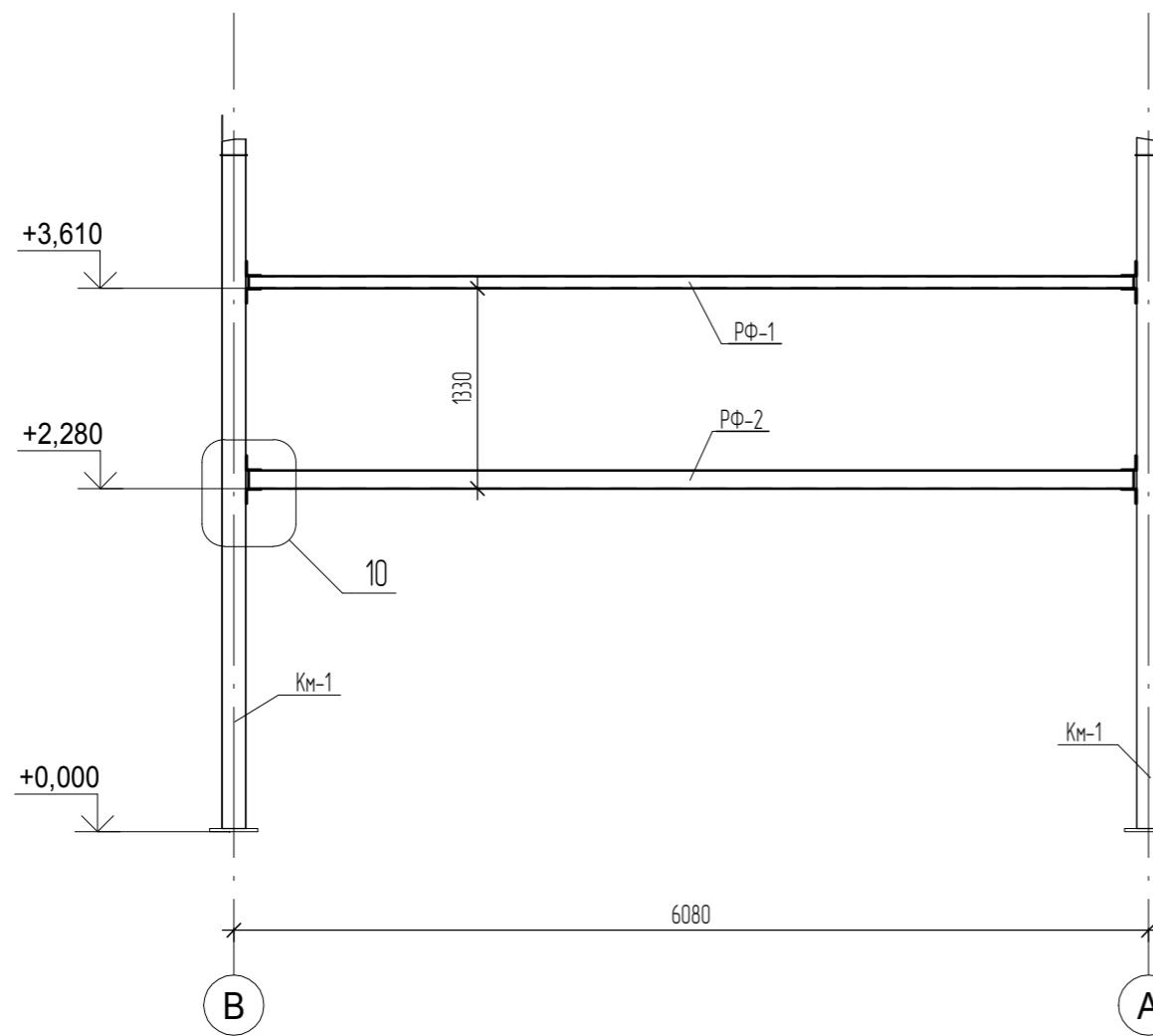
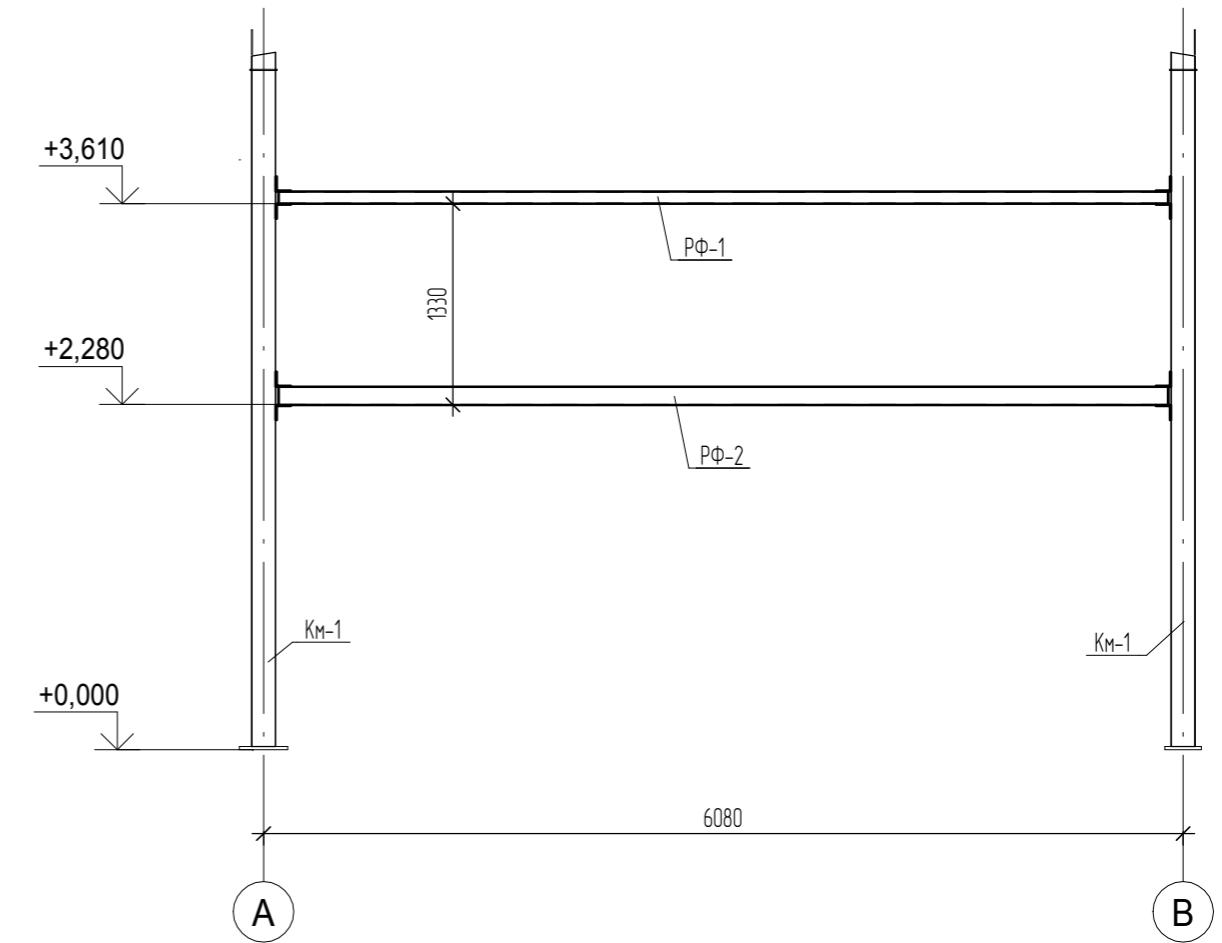


Схема фахверка в осях "А"-“В" (по оси "7")



Согласо

Инв. №	Подл. и дата	Взам.

						211019П-1-КМ
Изм.	Кол.уч.	Лист	№ док.	Подпись	Дата	
Здание водоподготовки с насосной станцией 2-го подъёма					Стадия	Лист
Разработал Добровольский					Р	7
Схемы расположения фахверков по осям "1" и "7"					ООО "СМП-М"	