

Рыбинсккомплекс: здание из металлоконструкций "Цех сортировки яйца", S = 4 320 м²

I. Общие данные

1. Проект рабочей документации КМ по объекту «Цех сортировки яйца» в г. Рыбинске Ярославской обл. Разработан на основании технического задания, выданного заказчиком.

2. Металлоконструкции запроектированы из прокатных, гнутых и сварных профилей (см. ведомость элементов).

Преднапряженные горизонтальные связи по покрытию, запроектированы из круга диаметром 24мм с предварительным напряжением равным 3,0т. Напряжение осуществляется с помощью тярепов. Распорки - из стальных труб квадратного сечения. Затяжку преднапряженных связей производить только после установки всех элементов по периметру связей.

3. Жёсткость здания в поперечном направлении обеспечивается рамами состоящими из колонн и шарнирно опирьных балок переменного сечения. Сопряжение колонн с фундаментом - жесткое. Пространственная жесткость каркаса обеспечивается системой горизонтальных и вертикальных крестовых связей и распорок.

Все расчеты плоской системы каркаса производились на расчетном комплексе "SCAD" - напряжения в элементах конструкций и перемещения узлов пространственной схемы в пределах существующих норм.

4. Расчёт конструкций произведён на эксплуатационные, технологические и атмосферные нагрузки в соответствии с СП 20.13330.2011* "Нагрузки и воздействия", согласно заданию на проектирование.

5. Для расчёта были приняты следующие районы по климатическим характеристикам:
по весу снежного покрова - IV район
по давлению ветра - I район

Температура воздуха наиболее холодной пятидневки с обеспеченностью 0,92 -31°C

Конструкции зданий рассчитаны на нагрузки от ограждающих конструкций стен и покрытия, выполненных согласно разделу АС

6. В здании предусмотрена установка инженерных сетей (освещение, вентиляция и т.п.) суммарным весом не более 30кг на 1 кв.м. покрытия. Элементы инженерных сетей крепить к основным несущим конструкциям (колонны, балки покрытия), использование кровельных прогонов, распорок и связей для крепления сетей не допускается, кроме отдельных случаев по согласованию с автором проекта.

7. Дополнительные металлические элементы для устройства стен и кровли закладываются разделом АС

8. Монтажные соединения выполняются на болтах класса прочности В, класса прочности 5.8, а также на высокопрочных болтах класса прочности 10.9. Марки болтов отличные от указанных, указаны непосредственно на узлах. Указания по выполнению соединений на болтах см. раздел 3.

9. Фасонки, заглушки, ребра жесткости и другие элементы из листовой стали выполняются из стали марки С245, кроме тех что указаны на чертежах

10. Все металлоконструкции запроектированы в соответствии с СП 16.13330.2011 "Стальные конструкции". Изготовление конструкций должно выполняться в соответствии с ОСТ 26.260.758-2003 и рабочей документацией, утвержденной разработчиком и принятой к производству предприятием-изготовителем. Монтаж металлоконструкций должен выполняться в соответствии с главой СНиП 3.03.01-87 "Несущие и ограждающие конструкции".

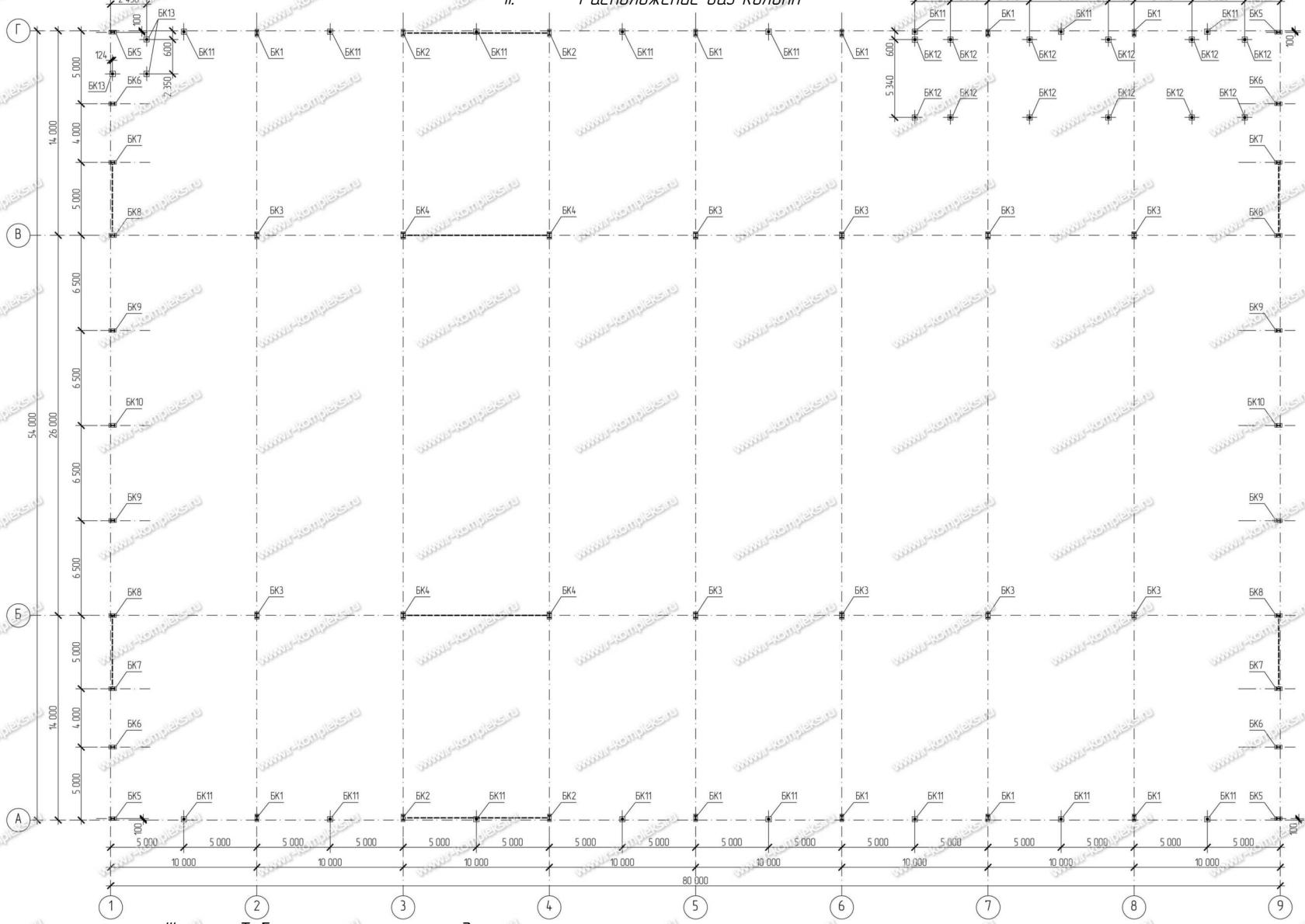
11. При производстве монтажных работ необходимо предусматривать мероприятия обеспечивающие сохранность фундаментных анкеров и баз колонн при монтаже, используя временные подкладки или другие приспособления.

перейти в каталог
ЗДАНИЯ ИЗ МЕТАЛЛОКОНСТРУКЦИЙ >
на r-kompleks.ru

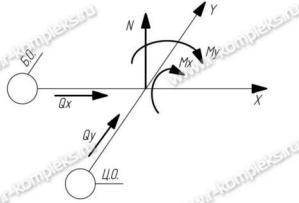
Изм.	Кол. уч.	Лист	№ док.	Подпись	Дата	Стадия	Лист	Листов
ГИП								
Разраб.								
Продер.								
Н. контр.								

Общие данные (продолжение)

II. Расположение баз колонн



Правило знаков
(Стрелками указано положительное значение усилий)



III. Таблица нагрузок на фундаменты

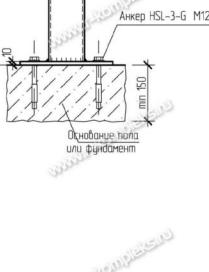
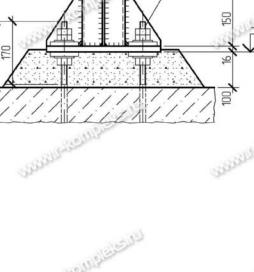
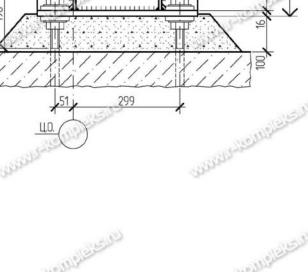
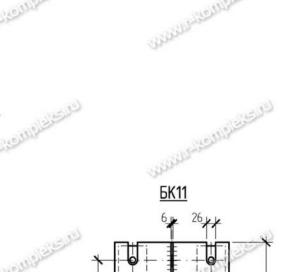
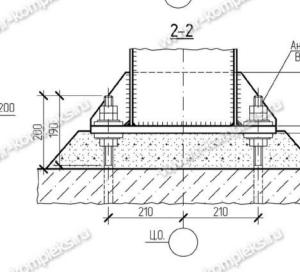
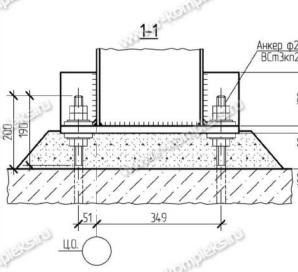
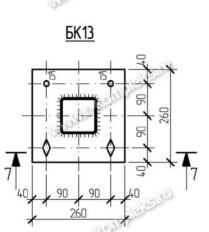
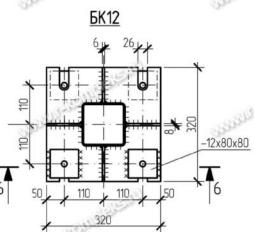
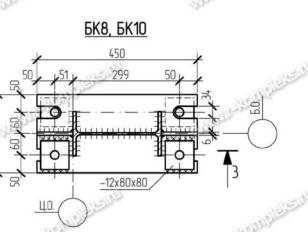
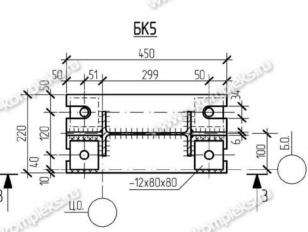
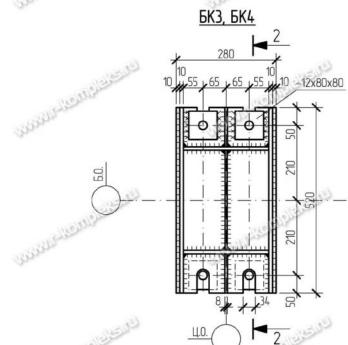
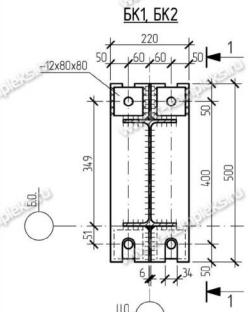
База	N_{\max}				$M_{\max} (Q_{\max})$				N_{\min}						
	$N, \text{м}$	$M_x, \text{м}\cdot\text{м}$	$M_y, \text{м}\cdot\text{м}$	$Q_x, \text{т}$	$Q_y, \text{т}$	$N, \text{м}$	$M_x, \text{м}\cdot\text{м}$	$M_y, \text{м}\cdot\text{м}$	$Q_x, \text{т}$	$Q_y, \text{т}$	$N, \text{м}$	$M_x, \text{м}\cdot\text{м}$	$M_y, \text{м}\cdot\text{м}$	$Q_x, \text{т}$	$Q_y, \text{т}$
БК1	-10,42	± 197	-	-	$\pm 0,42$	-10,07	± 269	-	-	$\pm 0,72$	-20,8	± 67	-	-	$\pm 0,43$
БК2	-10,73	± 197	-	$\pm 0,31$	$\pm 0,42$	-10,39	± 269	-	$\pm 0,45$	$\pm 0,72$	-20,5	± 67	-	$\pm 0,28$	$\pm 0,43$
БК3	-76,29	$\pm 3,11$	-	-	$\pm 0,51$	-74,18	$\pm 3,95$	-	-	$\pm 0,65$	-11,17	$\pm 0,50$	-	-	$\pm 0,10$
БК4	-76,97	$\pm 3,12$	-	-	$\pm 0,51$	-74,68	$\pm 3,95$	-	$\pm 0,65$	$\pm 1,78$	-0,46	-	$\pm 0,42$	-	$\pm 0,10$
БК5	-4,71	-	-	-	-	-4,58	-	$\pm 0,43$	$\pm 0,19$	$\pm 0,10$	-145	-	$\pm 0,23$	$\pm 0,97$	$\pm 0,10$
БК6	-7,88	-	-	$\pm 1,07$	$\pm 0,21$	-7,66	-	± 164	$\pm 0,57$	-	-190	-	$\pm 0,83$	$\pm 0,44$	-
БК7	-8,47	-	$\pm 0,11$	$\pm 0,29$	$\pm 0,35$	-8,08	-	± 150	$\pm 0,57$	$\pm 0,31$	-183	-	± 150	$\pm 0,57$	$\pm 0,10$
БК8	-10,47	-	-	-	-	-10,19	-	$\pm 0,67$	$\pm 0,50$	$\pm 0,19$	-260	-	$\pm 0,67$	$\pm 0,50$	$\pm 0,10$
БК9	-11,66	-	-	-	-	-11,33	-	$\pm 2,71$	$\pm 0,88$	-	-296	-	$\pm 3,02$	$\pm 0,97$	-
БК10	-12,77	-	-	-	-	-12,43	-	± 105	$\pm 0,66$	-	-344	-	± 118	$\pm 0,73$	-
БК11	-3,22	-	-	-	-	-3,12	$\pm 0,35$	-	-	$\pm 0,34$	-119	$\pm 0,33$	-	-	$\pm 0,31$
БК12	-12,0	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
БК13	-0,5	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-

Схема расположения баз колонн.
Таблица нагрузок на фундаменты

Изм.	Кол. уч.	Лист	№ док.	Подпись	Дата
ГцП					
Разраб.					
Пробер.					
Н. контр.					

Стадия	Лист	Листов
P	2	

IV. Детализация баз колонн

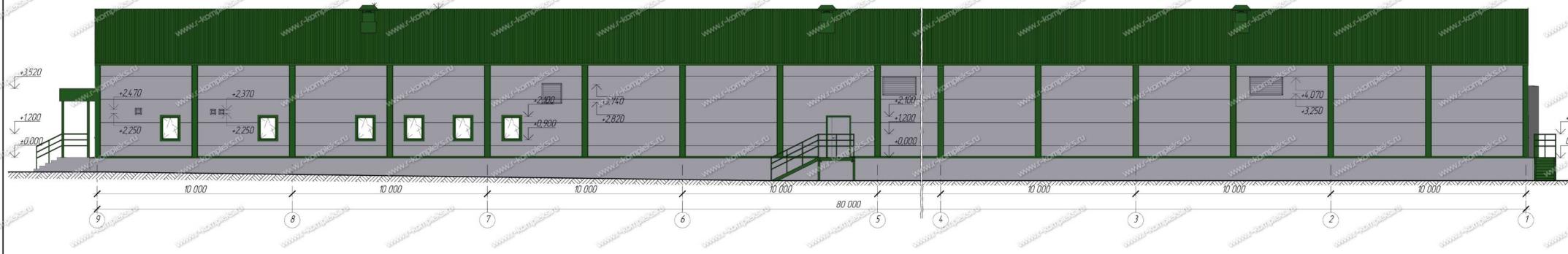


Изм	Кол. уч	Лист	№ док	Подпись	Дата
ИП					
Разраб.					
Пробер.					
Н. конср.					

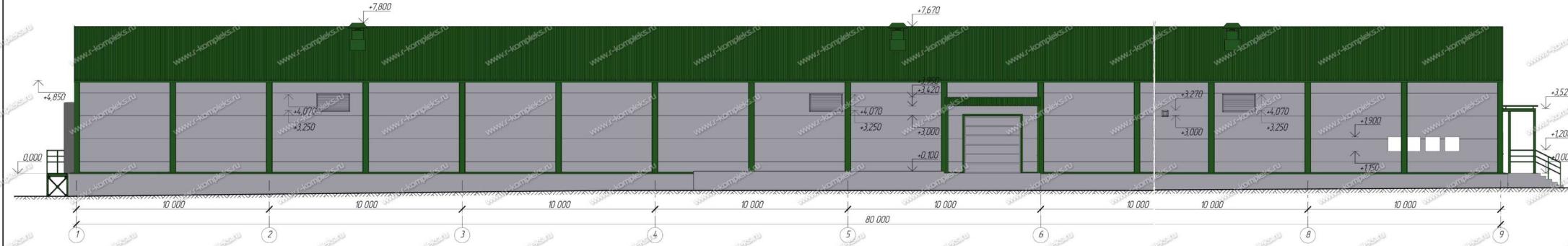
Базы колонн BK1 - BK13

V. 2D фасады здания

Фасад 9-1



Фасад 1-9

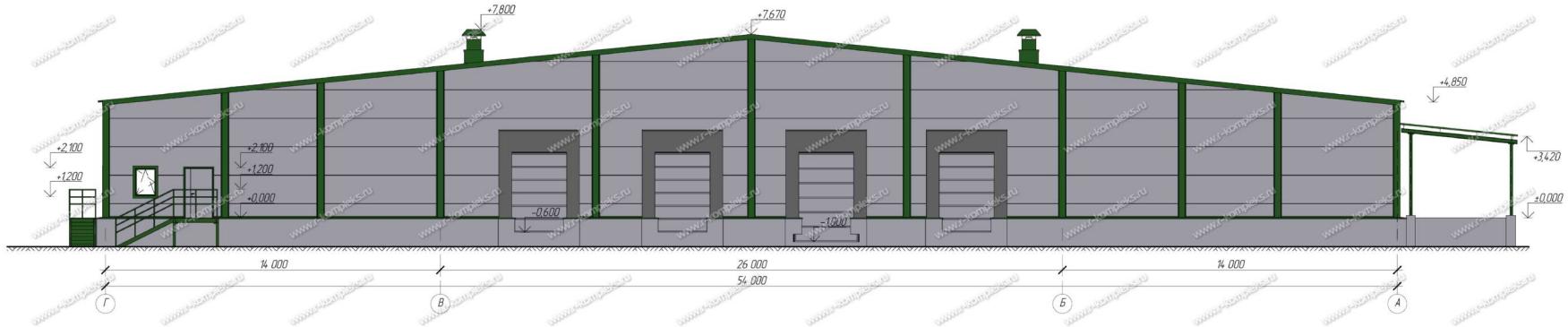


Имя	Код	Группа	Лист	№ док.	Подпись	Дата
Начало						
ГИП						
Проект						
Год						
Н. конечн.						

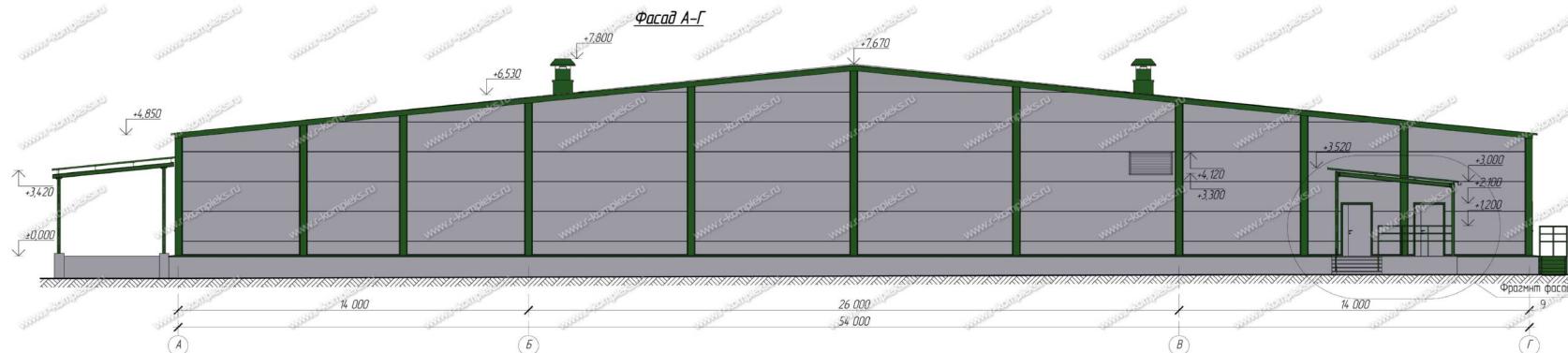
Страница 8 из 8

Фасад 1-9, 9-1

Фасад Г-А



Фасад А-Г



Ид	Ном	Код	Лог	№ док	Печать	Дата
	ГИД					
	Проект					
	Годер					
	Н.кодер					

Страницы	Лист	Листов
П	7	

Фасад А-Г, Г-А