МИНИСТЕРСТВО ОБРАЗОВАНИЯ И НАУКИ РОССИЙСКОЙ ФЕДЕРАЦИИ

федеральное государственное бюджетное образовательное учреждение высшего образования

«Тольяттинский государственный университет»

Архитектурно-строительный институт Кафедра «Городское строительство и хозяйство»

08.03.01 Строительство профиль «Промышленное и гражданское строительство»

БАКАЛАВРСКАЯ РАБОТА

на тему Производственный цех мясокомбината

Студент(ка)	И.С. Быльнов	
	(И.О. Фамилия)	(личная подпись)
Руководитель	Л.В. Ахмедьянова	
	(И.О. Фамилия)	(личная подпись)
Консультанты	Л.В.Ахмедьянова	
	(И.О. Фамилия)	(личная подпись)
	А.В. Крамаренко	
	(И.О. Фамилия)	(личная подпись)
	А.М. Чупайда	
	(И.О. Фамилия)	(личная подпись)
	В.Н. Шишканова	
	(И.О. Фамилия)	(личная подпись)
	Т.П. Фадеева	
	(И.О. Фамилия)	(личная подпись)
Нормоконтроль	И.Ю. Амирджанова	
	(И.О. Фамилия)	(личная подпись)
Допустить к защите		
Заведующий кафедрой	т ГСХ, к.т.н. Д.С. Тошин	
,	(ученая степень, звание, И.О. Фамилия)	(личная подпись)
« »	20 г.	

МИНИСТЕРСТВО ОБРАЗОВАНИЯ И НАУКИ РОССИЙСКОЙ ФЕДЕРАЦИИ

федеральное государственное бюджетное образовательное учреждение высшего образования

«Тольяттинский государственный университет»

Архитектурно-строительный институт Кафедра Городское строительство и хозяйство

ЕРЖДАЮ	УТВЕІ		
дрой ГСХ	Зав. кафед		
шин Д.С.	Тоі		
2017г.	февраля_	« <u>8</u> »	

ЗАДАНИЕ на выполнение бакалаврской работы

Студент Быльнов Иван Сергеевич

- 1. Тема Производственный цех мясокомбината
- 2. Срок сдачи студентом законченной бакалаврской работы «13» Июня 2017г. 3. Исходные данные к бакалаврской работе: район и место строительства г. Тюмень состав грунтов (послойно) уровень грунтовых вод 1 м дополнительные данные 4. Содержание бакалаврской работы (перечень подлежащих разработке вопросов, разделов): 1. Архитектурно-строительное решение (разработка конструктивного, архитектурно-планировочного решения здания) 2. Расчетно-конструктивный раздел 3. Технология строительства (разработана технологическая карта) 4. Организация строительства (разработка строительного генплана, календарного плана)
- 5. Экономика строительства (вычисление стоимости строительства)
- 6. Безопасность и экологичность проекта (разработка методов и средств по снижению профессиональных рисков и обеспечению экологической безопасности на техническом объекте)
- 5. Перечень графического и иллюстративного материала:

архитектурно- планировочный	Генеральный план участка в масштабе -1лист Главный и другие фасады в масштабе -1 лист Планы этажей здания в масштабе -1 лист Разрезы в масштабе 1- лист		
расчетно-конструктивный	<u>Графическая часть конструктивно-</u> расчётного раздела- 1 лист		
технология строительства	<u>Графическая часть Технологичной карты-</u> <u>1 лист</u>		
организация строительства	Календарный план- 1 лист Строительный генеральный план-1 лист		
6. Консультанты по разделам:			
архитектурно-планировочному ст. преподаватель Л.В. Ахмедьянова			
расчетно-конструктивному ст. преподаватель Л.В. Ахмедьянова			
технологии строительства к.т.н., доцент А.В Крамаренко			
организации строительства к.э.н., доцент А.М. Чупайда			
экономике строительства к.т.н., доцент В.Н. Шишканова			
безопасности и экологичности спец. по охране труда Т.П. Фадеева объекта			
7. Дата выдачи задания «_8_»_	<u>декабря</u> 2016 г.		
Руководитель бакалаврской ра Задание принял к исполнению	(И.О.Ф.)		

МИНИСТЕРСТВО ОБРАЗОВАНИЯ И НАУКИ РОССИЙСКОЙ ФЕДЕРАЦИИ

федеральное государственное бюджетное образовательное учреждение высшего образования «Тольяттинский государственный университет» Архитектурно-строительный институт

Кафедра «Городское строительство и хозяйство»

У	ГΒ	EP	ЖДАЮ	
За	В.	каф	редрой ГС	X
				Д.С. Тошин
				•
«	8	>>	февраля	2017 г.

КАЛЕНДАРНЫЙ ПЛАН выполнения бакалаврской работы

Студента Быльнов Иван Сергеевич

по теме Производственный цех мясокомбината

то теме производетвенный цех в	о теме <u>производственный цех мисокомойната</u>					
Наименование раздела	Плановый срок	Фактический	Отметка о	Подпись		
работы	выполнения	срок выполнения	выполнении	руководителя		
	раздела	раздела				
Архитектурно-	3 апреля –	20.10.2016	выполнено			
планировочный раздел	15 апреля	20.10.2010				
Расчетно-	17 апреля –	20.01.2017	выполнено			
конструктивный раздел	25 апреля	20.01.2017				
Технология строительства	26 апреля –	20.02.2017	выполнено			
	3 мая	20.02.2017				
Промежуточная	4 мая –	20.03.2017	выполнено			
аттестация	5 мая	20.03.2017				
Организация	6 мая – 11 мая	30.04.2017	выполнено			
строительства		30.04.2017				
Экономика строительства	12 мая — 15 мая	20.05.2017	выполнено			
Безопасность	16 мая – 18 мая	10.05.2017	выполнено			
и экологичность объекта		10.03.2017				
Нормоконтроль	19 мая – 24 мая	25.05.2017	выполнено			
Экспертиза ВКР на основе	25 мая – 27 мая	10.06.2017	ринолиана			
системы «Антиплагиат»		10.00.2017	выполнено			
Предварительная защита	29 мая – 31 мая					
ВКР		13.06.2017	выполнено			
Допуск к защите						
Получение отзыва на ВКР	1июня –10 июня	15.06.2017	выполнено			
		13.00.2017	выполнено			
Защита выпускной	13июня–16 июня					
квалификационной		20.06.2017	выполнено			
работы						

Руководитель бакалаврской работы		Л.В. Ахмедьянова
	(подпись)	(И.О. Фамилия)
Задание принял к исполнению		И.С. Быльнов
	(подпись)	(И.О. Фамилия)

АННОТАЦИЯ

Данная работа является архитектурно-строительными решением по объекту «Промышленный цех мясокомбината».

Бакалаврская работа рассматривает следующие разделы:

- 1. архитектурно-планировочный,
- 2. расчетно-конструктивный,
- 3. технология строительства,
- 4. организация строительства,
- 5. экономика строительства,
- 6. Экология и безопасность цеха.

При разработке соответствующих разделов раскрываются следующие вопросы:

• В архитектурно-планировочном части выбраны и запроектированы объемно-планировочные решения промышленного цеха мясокомбината.

Объемно-планировочные и конструктивные решения соответствуют требованиям «Технического регламента о требованиях пожарной безопасности зданий и сооружений», утвержденным Федеральным законом № 123-Ф3 от 22.07.2008г.

- Расчетно-конструктивная часть предусматривает расчеты по армированию монолитной плиты перекрытия здания цеха.
- В технологии и организации строительства разработаны: календарный график, схема генплана (на период возведения подземной и надземной частей здания), технологическая карта на монтаж подвесного потолка типа «Армстронг».
- В разделе экономики считается сметная стоимость на выполняемые работы, применяемые конструкции и материалы.
- Безопасности труда и экологическая безопасность рассмотрены в разделе безопасность и экологичность объекта.

Данный проект включает в себя: графическую часть - 9листов; пояснительную записку — 77листов.

Содержание

1. АРХИТЕКТУРНО-ПЛАНИРОВОЧНЫИ РАЗДЕЛ	10
1.1 Генеральный план	10
1.2 объемно-планировочное решение	10
1.3 Конструктивное решение	11
1.3.1 Фундаменты	11
1.3.2 Металлические ростверки	12
1.3.3 Металлические колонны	12
1.3.4 Металлические ригели	12
1.3.5 Плиты перекрытия и монолитные участки	12
1.3.6 Лестничная клетка	12
1.3.7 Стены и перегородки	12
1.3.8 Окна и двери	12
13.9 Полы	13
1.3.10 Устройство подвесного потолка	13
1.3.11 Отделка	13
1.3.12 Кровля	13
1.3.13 Вентиляция	13
1.4 Теплотехнический расчёт ограждающих конструкций	14
1.4.1 Теплотехнический расчёт стеновой панели	14
2. РАСЧЕТНО-КОНСТРУКТИВНЫЙ РАЗДЕЛ	17
2.1. Сбор нагрузок на монолитный участок плиты перекрытия	17
2.2. Расчет монолитного участка плиты перекрытия	17
3 ТЕХНОЛОГИЯ СТРОИТЕЛЬСТВА	19
3.1 Область применения	19
3.2 Технология и организация выполнения работ	19
3.2.1 Требование законченности подготовительных работ	19
3.2.2 Определение объемов монтажных работ, расхода материалов, изделий	20
3.2.3 Выбор монтажных приспособлений	21

3.2.4 Выбор монтажных кранов	22
3.2.5 Методы и последовательность производства монтажных работ	22
3.3 Требования к качеству и приемке работ	24
3.4. Безопасность труда, пожарная и экологическая безопасности	24
3.4.1 Безопасность труда	24
3.4.2 Пожарная безопасность	26
3.4.3 Экологическая безопасность	27
3.5 Потребность в материально-технических ресурсах	28
3.6 Технико-экономические показатели	30
3.6.1 Калькуляция труда и машинного времени	30
3.6.2 График производства работ	30
3.6.3 Основные технико-экономические показатели	31
4. ОРГАНИЗАЦИЯ СТРОИТЕЛЬСТВА	32
4.1 Определение объемов строительно-монтажных работ	32
4.2 Потребность в изделиях, материалах, конструкциях	38
4.3 Подбор монтажного крана и механизмов для производства работ	38
4.4 Определение затрат труда и времени работы машин	41
4.5 Календарный график производства работ	41
4.6 Подбор и расчет временных зданий	41
4.7 Расчет складов	41
4.8 Строительный генеральный план	43
5 ЭКОНОМИКА	44
5.1. Определение сметной стоимости объекта строительства	44
5.2. Расчет стоимости проектных работ	45
6.1 Конструктивно-технологическая и организационно-техническая характеристика	
рассматриваемого технического объекта	46
6.2 Определение профессиональных рисков	46
6.3 Методы и средства снижения профессиональных рисков	47
6.4 Обеспечение безопасности от пожара технического объекта	47
6.4.1 Определение опасных факторов пожара	47

6.4.2 Разработка технических средств и организационных мероприятий по обеспечению
пожарной безопасности заданного технического объекта
6.4.3 Организационные мероприятия по предотвращению пожара
6.5 Обеспечение экологической безопасности технического объекта
6.5.1 Анализ негативных экологических факторов реализуемого производственно-
технологического процесса и осуществляемой функциональной эксплуатации технического
объекта с точки зрения обеспечения его экологической безопасности
6.5.2 Разработка мероприятий по снижению негативного антропогенного воздействия на
окружающую среду
Список используемой литературы
Приложение А
Приложение Б
Приложение В
Приложение Г
Приложение Д

ВВЕДЕНИЕ

Важнейшая роль в промышленности отводится капитальному строительству, т.к. она дает развитие всех отраслей производства.

Строительство - обеспечивает создание и реконструкцию предприятий промышленности. Строительные организации включают целый комплекс работ: изыскательских организаций, проектных, строительных, монтажных, предприятий строительных материалов.

Здание проектируемого цеха мясокомбината входит в состав пищевой промышленности и предназначено для переработки мясопродуктов.

1. АРХИТЕКТУРНО-ПЛАНИРОВОЧНЫЙ РАЗДЕЛ 1.1 Генеральный план

При разработке генплана учитывается рельеф местности, соблюдаются строительные, технологические, дорожных, санитарно-экологические и противопожарных требований.

План площадки под строительство цеха ровный, без резких перепадов высот. Отвод ливневых стоков предусмотрен к дорогам со стоком в ливневую канализацию.

Дороги к зданию цеха проектируются из асфальтобетона.

На план местности нанесены абсолютные отметки.

Основные данные:

- строительный объем	3931,2 м ³
- площадь застройки	0,05 га
- площадь озеленения	0,06 га
- площадь дорог	0,04 га

1.2 Объемно-планировочное решение

Здание цеха двухэтажное.

Класс ответственности здания – II [ГОСТ 27751-88, пункт 5].

Категория технологического процесса по пожарной и взрывопожарной безопасности — «Д». По функциональной пожарной опасности здание котельной относится к классу Ф5.1.

Степень огнестойкости цеха мясокомбината-IV, класс конструктивной пожарной опасности здания - CO.

Уровень ответственности здания –пониженный.

Габариты здания в плане 12x36 кв.м, цех оснащен кран-балкой грузоподъемностью Q=3,2т.

Крыша симметричная двускатная, уклон равен 1:10, конек расположен на оси Б на отметке +9,1.

Здание металлокаркасное, стены здания выполнены из сэндвич- панелей с термопанелями, с утеплителем из минераловатных плит на базальтовых волокнах и обшиты оцинкованным профлистом.

Перекрытия выполнены сборными железобетонными пустотными плитами с монолитными участками.

Стены внутри здания выполнены из металлического каркаса с обшивкой их гипсоволокнистым листом КНАУФ-100.

На нижнем этаже здания находятся цех мясопереработки, электрощитовая, мастерская теплоснабжения и канализации, лестничная клетка, кладовая уборочного инвентаря, санузел, тепловой узел, вентиляционная камера, шахта воздухозаборная, тамбур.

Второй этаж включает: коридор, комната отдыха, кабинеты, комната приема пищи, лестничная клетка, санузлы, служебное помещение, прачечная, гардеробная для уличной одежды, гардеробная для рабочих, душевая, тамбур гардеробной.

Экспликация помещений приведена в приложении А.

1.3 Конструктивное решение

Каркас здания выполнен из двутавров прокатных с параллельными полками. Уклон ригелей составляет 1:10, это позволяет использование металлической кровли в заводском исполнении с неорганизованным водостоком.

Сопряжения рам колонн с фундаментами и рамы ригеля с колоннами – жесткие.

Устойчивость здания во всех направлениях обеспечивается конструкцией несущих рам и вертикальными связями и распорками.

Жесткость перекрытия достигается горизонтальными связями и распорками по ригелю рамы.

1.3.1 Фундаменты

Фундамент здания рассчитан с учетом инженерно-геологических изысканий на данный проект. Грунтовые вод залегают на глубине 3,4 – 4,0 м Нормативная глубина промерзания для данного района - 1,38 м.

Экспликация свайного фундамента приведена в приложении А.

1.3.2 Металлические ростверки

Спецификация металлических ростверков приведена в приложении А.

1.3.3 Металлические колонны

Спецификация металлических колонн приведена в приложении А.

1.3.4 Металлические ригели

Спецификация металлических ригелей приведена в приложении А.

1.3.5 Плиты перекрытия и монолитные участки

Спецификация элементов к схемам расположения плит перекрытий приведена в приложении А.

1.3.6 Лестничная клетка

Лестничная клетка выполнена из сборных железобетонных маршей и площадок.

Спецификация к схеме расположения лестничных маршей и площадок приведена в приложении А.

1.3.7 Стены и перегородки

Внешние стены здания изготовлены из сэндвич-панелей с металлическим каркасом из термопанелей, утеплитель из минераловатных плит на базальтовых волокнах, обшитых оцинкованным профлистом.

Перегородки внутри здания выполнены на металлическом каркасе с обшивкой гипсоволокнистыми листами КНАУФ, толщиной 100 мм.

1.3.8 Окна и двери

Окна- двухкамерные, из ПВХ- профилей.

Двери наружные - металлические, с доводчиками для закрывания.

Двери на кровлю и в техническое подполье – металлические огнестойкие.

Спецификация элементов заполнения проемов приведена в приложении А.

1.3.9 Полы

Полы в здании выполнены согласно требованиям малой теплопроводности, гигиеничности, водонепроницаемости, звукоизоляции, долговечности, обладают высоким сопротивлением к истираемости.

Экспликация полов приведена в приложении А.

1.3.10 Устройство подвесного потолка

Подвесной потолок позволяет скрыть электрические кабели, воздуховоды кондиционирования и вентиляции.

В здании рекомендуется использовать материал типа «Армстронг» ГОСТ 23499-79, доски шпунтованные ГОСТ 8486-86 толщиной 40 мм длиной 6м.

1.3.11 Отделка

Снаружи стены — сэндвич-панели, перегородки внутри здания — оштукатурены, зашпаклеваны и окрашены негорючеми красками .

1.3.12 Кровля

Крыша двускатная с неорганизованным водостоком, симметричная.

1.3.13 Вентиляция

Предусмотрена вентиляция приточно-вытяжная с механическим побуждением и естественная. Подготовка воздуха приточки и вентиляторы вытяжной вентиляция находятся в венткамере. Естественная вентиляция осуществляется через оконные проемы. Воздуховоды, идущие от санузлов и душевых, выполняются оцинкованной сталью.

1.4 Теплотехнический расчёт ограждающих конструкций

Исходные данные:

Район строительства – г. Тюмень

 $t_{\mbox{\tiny M=}}$ -35°C - температура наружного воздуха холодной пятидневки с обеспеченностью СП [1, табл.1]

 $t_{or} = -6.9$ - температура отопительного периода

 $z_{\text{от}} = 223$ — продолжительность отопительного периода

Зона влажности строительства – сухая СП [2, прил. В]

Влажность помещений – нормальная СП [2, табл.1]

Условия эксплуатации – А СП [2, табл.2]

t_в = +16 °C - температура внутреннего воздуха в помещении

1.4.1 Теплотехнический расчёт наружной стены

Градусо-сутки отопительного периода:

$$\Gamma$$
СОП = $(t_B - t_{OT})$ х z_{OT} (1.1)
 Γ СОП = $(16+6.9)$ х 223=5107 град...сут

Требуемое сопротивление конструкций, согласно ГСОП:

$$R_{ct}^{Tp} = 2,02 \text{ м}^2/B_T - для стеновых конструкций$$

$$R_{ct}^{TP} = 2.8 \text{ m}^2/\text{Bt} - \text{для покрытия}$$

1.4.1 Теплотехнический расчёт стеновой панели

Табл. 1 - Состав стеновой панели

№ п/п	Наименование слоя	Плотность ρ , кг/м ³	Толщина слоя б,мм	Коэффициент теплопроводности λ , $Bt/m^2 x$ °C
1	Профлист НС 44 – 1000-0,7		0,55	17,5
2	Гидроизоляция «Наноизол - А»	0,1	0,25	0,17
3	Металлокаркас с негорючем утеплителем	35	X	0,04
4	Пароизоляция C21 – 1000 – 0,55	600	0,55	0,17
5	Профлист C21 – 1000 – 0,55		0,55	17,5

Толщина утеплителя составляет:

$$R_{\rm cr}^{\rm Tp} = \frac{1}{\alpha_{\rm B}} + \sum_{\lambda} \frac{\delta}{\lambda} + \frac{1}{\alpha_{\rm H}},\tag{1.2}$$

где $\alpha_{\text{в}}$ – коэффициент тепловосприятия конструкции, СП[2, табл.4]

 $\alpha_{\rm H}$ – коэффициент теплоотдачи конструкции, СП[2, табл.6]

$$\frac{1}{8,7} + \frac{0,0007}{17,5} + \frac{0,25}{0,17} + \frac{x}{0,04} + \frac{0,00055}{0,17} + \frac{0,00055}{17,5} + \frac{1}{23} = 2,02$$

$$0,1149 + 0,00004 + 1,47 + \frac{x}{0,04} + 0,00324 + 0,00003 + 0,04348 = 2,02$$

$$\frac{x}{0.04} = 0.388$$
 $x = 0.25$ $M = 250$ MM

Расчетная толщина утеплителя 250 мм

Определим фактическую величину теплопередачи:

$$R_{no\kappa}^{\phi} = \frac{1}{8,7} + 0,00055 \cdot 2 + \frac{0,25}{0,17} + \frac{0,02}{0,04} + \frac{0,00055}{0,17} + \frac{1}{23} = 2,13$$

$$B_T/M^2 \times {}^{\circ}C$$

$$R^{\phi}_{\text{пок}} = 2,13 \text{ BT/M}^2 \text{ x °C> } R^{\text{тр}}_{\text{пок}} = 2,02 \text{ m}^2 \text{x °C/BT} -$$

условие выполняется, значит, утеплитель подобран верно.

1.4.2 Теплотехнический расчет кровли

Табл. 2 - Состав кровли.

№ п/п	Наименование слоя	Плотность ρ , $\kappa \Gamma/M^3$	Толщина слоя б,мм	Коэффициент теплопроводности λ, Βτ/м² х °C
1	Профлист НС 44 – 1000-0,7		0,7	17,5
2	Гидроизоляция «Наноизол - А»	0,1	0,25	0,17
3	Металлокаркас с негорючем утеплителем	35	X	0,04
4	Пароизоляция «Наноизол - С»	600	0,25	0,17
5	Профлист C21 – 1000 – 0,55		0,55	17,5

Толщина утеплителя кровли составляет:

$$\frac{1}{8,7} + \frac{0,0007}{17,5} + \frac{0,25}{0,17} + \frac{x}{0,04} + \frac{0,00025}{0,17} + \frac{1}{23} = 2,8$$

$$0,1149 + 0,00004 + 1,47 + \frac{x}{0,04} + 0,0015 + 0,00003 + 0,04348 = 2,8$$

$$\frac{x}{0.04}$$
 = 1,17 x = 0,2 M = 200 M

Расчетная толщина утеплителя кровли - 200 мм

Определим фактическую величину теплопередачи:

$$R_{no\kappa}^{\phi} = 0.1149 + 0.0000 + 1.47 + \frac{0.05}{0.04} + 0.0015 + 0.00003 + 0.04348 = 2.9$$

$$B_T/M^2 \times {}^{\circ}C$$

$$R_{\text{nok}}^{\phi} = 2.9 \text{ BT/m}^2 \text{ x °C} > R_{\text{nok}}^{\text{rp}} = 2.8 \text{ m}^2 \text{x °C/BT} -$$

условие выполняется, значит, утеплитель подобран верно.

2. РАСЧЕТНО-КОНСТРУКТИВНЫЙ РАЗДЕЛ

2.1.Сбор нагрузок на монолитный участок плиты перекрытия

Табл. 2.1.1. – Сбор нагрузок на 1м² монолитного участка (УМ7)

№	Вид нагрузки	Нормативные	Коэффициент	Расчетные
Π/Π		нагрузки	надёжности	нагрузки т/м ²
		T/M^2	по нагрузке	
	Постоянные:			
1	Собственный вес ж/б пустотной плиты перекрытия, δ =220 мм, γ =2500 кг/м ³	0,55	1,1	0,605
2	Конструкция пола:			
	Покрытие – плитка «керамический гранит» по ГОСТ 6787 - 2001 δ =8 мм γ =2400 кг/м ³	0,019	1,3	0,025
	Стяжка из цементно-песчаного раствора $M150 \delta = 70 \text{ мм}, \gamma = 1800 \text{ кг/м}^3$	0,126	1,3	0,164
	Перегородки из гипсоволокнистых листов системы КНАУФ δ =100 мм, γ = 9 кг/м ³	0,115	1,1	0,126
	Итого постоянная:	0,81		0,92
4	Временная нагрузка	0,2	1,2	0,24
	Полная	1,01		1,16

2.2. Расчет монолитного участка плиты перекрытия

Вычисления монолитной Ж/Б конструкции между плитами перекрытия сделан в программе ЛИРА-САПР 2013.

Исходные данные для выполнения, расчета:

- Высота монолита ж/б участка между плитами перекрытия 220 мм;
- Принято окантовка монолитного участка металлоконструкцией ([22) (рис 2.1)
- класс бетона по прочности на сжатие В25;
- класс арматуры А400;
- удельный вес материала -2,5 т/м 3 (нормативное значение);
- приложены нагрузки, величина которых определяется в таблицах 2.2.1.

Необходимый диаметр всей арматурной сетки для ж/б монолитного участка между плитами перекрытия берется в результате вычисления.

Расположенные в модели «мозаика» представлены в приложении Б, рис.1, рис.2

Места расположения нижнего армирования представлены на листе №5.

По вычислениям диаметра арматур и их количеству получаем арматурные сетки, позволяющие нести большую нагрузку.

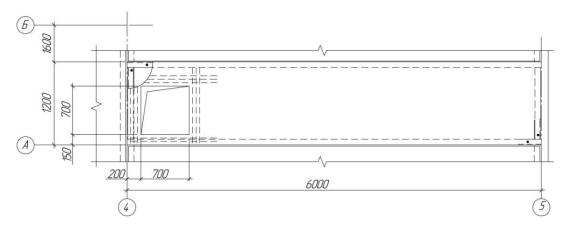


Рис. 2.1 – Монолитный участок УМ 7

Мозаики армирования приведены в приложении Б.

3 ТЕХНОЛОГИЯ СТРОИТЕЛЬСТВА

3.1 Область применения

Проектируемое здание АБК – четырехэтажное, высота этажа 3,6 м, с размерами в плане по координационной сетке 72 м × 12 м. Несущими конструктивными элементами являются колонны и ригели. Ограждающими наружными конструкциями служат стены из сэндвич-панелей, внутренними стены и перегородки из керамического кирпича.

В состав работ охватываемых технологической картой входит монтаж плит перекрытия.

Температура наиболее холодных суток с обеспеченностью 0.92 = -36 °C, температура наиболее холодной пятидневки с обеспеченностью 0.92 = -30 °C. В регионе преобладают плодородные черноземные почвы (73% почвенного покрова области).

Характеристика сборного железобетонного пустотного перекрытия представлена в таблице 3.2.1.

3.2 Технология и организация выполнения работ

3.2.1 Требование законченности подготовительных работ

До начала работ на монтаж плит перекрытия здания должны быть выполнены следующие работы:

- проведен весь комплекс подготовительных работ;
- выполнены земляные работы;
- устройство фундаментов;
- устройство колонн;
- устройство ригелей;
- устройство диафрагм жесткости;
- расположить в зоне действия крана плиты перекрытия и весь необходимый инструмент для их монтажа.

Перечень актов скрытых работ, которые закончены строительством:

- акт на устройство котлована;
- акт на устройство искусственного основания под фундаменты;
- акт на монтаж стаканных фундаментов;
- акт на устройство гидроизоляции фундаментов;
- акт на монтаж колонн;
- акт на монтаж ригелей;
- акт на монтаж диафрагм жесткости.

3.2.2 Определение объемов монтажных работ, расхода материалов, изделий

Определение объемов монтажных и погрузочно-разгрузочных работ определяем на основе планов и разрезов здания на чертеже. Потребность в сборных элементах на монтаж плит перекрытия см. табл. 3.2.1.

Таблица 3.2.1 – Потребность в сборных элементах на монтаж плит перекрытия

No	Вид	Маркирарка на	Кол-во,	Масса элем	ментов, т	Объем элем	иентов, м ³
п/п	монтируемого	Маркировка по ГОСТ	ШТ.	одного	всего	одного	всего
11/11	элемента	1001	mi.	элемента	Beero	элемента	ВССГО
		1-ПК 56.15-12	36	2,6	93,6	1,829	65,844
		AIVm					
		2-ПК 56.15-12	4	2,6	10,4	1,829	7,316
		AIVm-3					
		3-ПК 27.15-10	9	1,3	11,7	0,879	7,911
1	Плита	AIVm					
	перекрытия	4-1ПК 56.12-12	17	2,0	34,0	1,479	25,143
		AIVm-2					
		5-1ПК 56.12-12	20	2,0	40,0	1,479	29,580
		AIVm-1					
		6-ПРС 56-15-10	11	2,89	31,79	1,852	20,372
		AIVm					

Виды работ на монтаж плит перекрытия определяем по ГЭСН. Они сведены в табл. 3.2.2.

Таблица 3.2.2 – Виды работ на монтаж плит перекрытия

№	Наименование	Единица	Кол-во/Общий
Π/Π	работ	измерения	объем
1	Монтаж плит перекрытия	ШТ	97
2	Сварка закладных изделий	10 м шва	1,2
3	Заполнение швов мелкозернистым раствором	100 м шва	6,72
4	Антикоррозионная обработка	10 стыков	23

Исходя из объемов и видов работ, составляется ведомость потребности в строительных материалах на монтаж плит перекрытия см. табл. 3.2.3

Таблица 3.2.3 — Потребность в строительных материалах на монтаж плит перекрытия

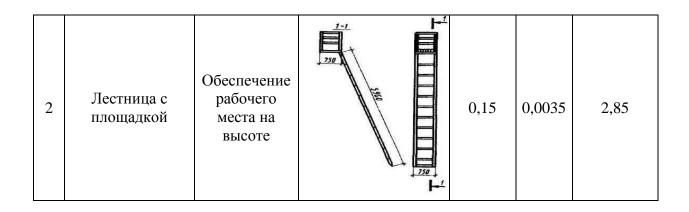
Ñ <u>o</u>		Единица	Нормы	Общий
Π/Π	Наименование материалов	измерения	расхода	расход
1	Плиты сборные, пустотные, железобетонные	ШТ	100	97
2	Электроды диаметром 6 мм Э42	T	0,01	0,0097
3	Конструктивные вспомогательные элементы	T	0,028	0,027
4	Раствор готовый кладочный цементный М 200	M^3	3,81	3,696
5	Бетон В15	M^3	4,19	4,06
6	Краска антикоррозионная "Ammerheim"	T	0,005	0,0049
7	Арматура d=10 мм	Т	0,09	0,087

3.2.3 Выбор монтажных приспособлений

Монтажные приспособления подбираем согласно ГОСТ 25573-82, исходя из вида конструктивных элементов. Монтажные устройства см. табл. 3.2.4

Таблица 3.2.4 – Монтажные приспособления

№ π/π	Наименование приспособления	Назначение	Эскиз	Грузо- подъем- ность, т	Macca,	Высота строповки, м
1	2	3	4	5	6	7
		·	I группа			
1	Строп четырехветвевой 4СК-3,2	Укладка плит перекрытия	SO'year	3,2	0,09	4,0
	III группа					



3.2.4 Выбор монтажных кранов

Выбран кран ДЭК-631 с основными паспортными характеристиками: грузоподъемность – 50 т, длина стрелы – 24 м, высота подъема крюка – 22,1 м, вылет крюка – 20,7 м, длина гуська – 10 м. Подбор монтажных кранов см. раздел 4.3.2.

3.2.5 Методы и последовательность производства монтажных работ

Монтаж плит перекрытия:

- 1) Подготовка элемента к монтажу:
- сделать визуальный осмотр качества поверхности плит;
- очистить закладные детали от наплывов раствора, бетона, грязи;
- проверить геометрические размеры;
- проверить наличие разметки на плитах, определяющее их проектное положение на опорах.
 - 2) Подготовка места монтажа:
 - выравнивание поверхностей стен, устройство монтажного горизонта;
 - определение положения плит перекрытия.
 - 3) Строповка выполняется четырехветвевым стропом.

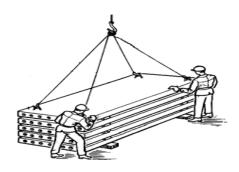


Рисунок 3.2.5.1 Строповка плит перекрытия

- 4) Подъем (перемещение) осуществляется в два этапа:
- подъем на 2-3 см с целью убеждения надежности строповки и прочности монтажных петель;
- подъем и перемещение к месту монтажа плавно, без рывков на расстоянии не менее 0,5 м от ранее смонтированных элементов.
 - 5) Наведение, ориентирование и установка:

Плиты укладывают насухо, совмещая поверхности смежных плит вдоль шва. На месте монтажа плиты перекрытия наводят, ориентируют в проектное положение (на высоте 10-20 см), опускают на устроенное основание, совмещая риски.

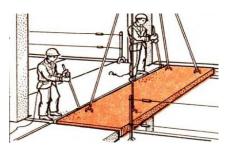


Рисунок 3.2.5.2 Наведение, ориентирование и установка плит перекрытия

6) Выверка:

Выверка производится с помощью уровня, нивелира. Взаимное превышение краев смежных плит допускается не более 5 мм. Расстроповку производят сразу после установки плиты в проектное положение. Временное крепление отсутствует.

7) Закрепление:

Производится сварка закладных деталей элементов плит, антикоррозионная обработка, заполнение швов мелкозернистым раствором.

8) Приемка, контроль качества:

В соответствии с требованиями СП 70.13330-2012 «Несущие и ограждающие конструкции».

3.3 Требования к качеству и приемке работ

Предельные отклонения положений элементов и конструкций в соответствии с СП 70.13330.2012 «Несущие и ограждающие конструкции». Схема допускаемых отклонений, представляющей собой фрагмент монтируемой конструкции с указанными допусками см. рис. 3.3.1.

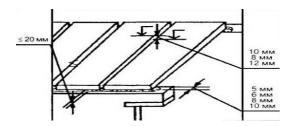


Рисунок 3.3.1 Схема допускаемых отклонений при монтаже плит перекрытия

Производство и приёмку работ по монтажу сборных плит перекрытия следует выполнять согласно требованиям СП 70.13330.2012 «Несущие и ограждающие конструкции». Требования к качеству и приемке работ см. приложение Б (таблица Б1).

3.4. Безопасность труда, пожарная и экологическая безопасности

3.4.1 Безопасность труда

Разрабатывается на основе требований СП 12-135-2003 «Безопасность труда в строительстве», СП 12-136-2002 «Безопасность труда в строительстве».

Для обеспечения безопасности труда от воздействия опасных и вредных производственных факторов монтажники должны соблюдать ТБ:

- а) расположение рабочих мест вблизи перепада по высоте 1,3м и более;
- б) передвигающиеся конструкции;

- в) обрушение незакрепленных элементов конструкций зданий и сооружений;
 - г) падение вышерасположенных материалов, инструмента.

При нахождении на территории стройплощадки монтажники должны носить защитные каски. Кроме того, при работе на высоте монтажники должны использовать предохранительные пояса.

Находясь на территории строительной (производственной) площадки, в производственных и бытовых помещениях, участках работ и рабочих местах, монтажники обязаны выполнять правила внутреннего трудового распорядка, принятые в данной организации.

Перед началом работы монтажник обязан:

- а) надеть каску, спецодежду, спецобувь установленного образца;
- б) получить задание на выполнение работы у бригадира или руководителя работ.

После получения задания монтажники обязаны:

- а) подготовить необходимые средства индивидуальной защиты, в том числе: пояс предохранительный и канат страховочный при выполнении верхолазных работ; защитные очки при пробивке отверстий в железобетонных конструкциях;
- б) проверить рабочее место и подходы к нему на соответствие требованиям безопасности;
- в) подобрать технологическую оснастку и инструмент, необходимые при выполнении работы, проверить их на соответствие требованиям безопасности;
- г) осмотреть элементы строительных конструкций, предназначенные для монтажа, и убедиться в отсутствии у них дефектов.

Монтажники не должны приступать к выполнению работы при:

а) неисправностях технологической оснастки, средств защиты работающих, указанных в инструкциях заводов-изготовителей, при которых не допускается их применение;

- б) несвоевременном проведении очередных испытаний или истечении срока эксплуатации средств защиты работающих, установленного заводомизготовителем;
 - в) недостаточной освещенности рабочих мест и подходов к ним.

По окончании работы монтажники обязаны:

- а) сложить в отведенное для хранения место технологическую оснастку и средства защиты работающих;
- б) очистить от отходов строительных материалов и монтируемых конструкций рабочее место и привести его в порядок.

При совместной работе монтажников и электросварщика во время сварки для защиты глаз монтажники должны применять специально предназначенные защитные очки или щитки с затемненными стеклами.

К строповке грузов допускаются монтажники, имеющие удостоверение стропальщика (такелажника).

3.4.2 Пожарная безопасность

Разрабатывается на основе требований Постановления Правительства Российской Федерации № 390 от 25 апреля 2012 года (с изменениями на 17 октября 2016 года) «О противопожарном режиме».

Обучение лиц мерам пожарной безопасности осуществляется путем проведения противопожарного инструктажа и прохождения пожарнотехнического минимума.

Расположение производственных, складских и вспомогательных зданий и сооружений на территории строительства должно соответствовать утвержденному в установленном порядке генеральному плану, разработанному в составе проекта организации строительства с учетом требований нормативных правовых актов по пожарной безопасности.

К началу основных работ по строительству должно быть предусмотрено противопожарное водоснабжение от пожарных гидрантов.

Ко всем строящимся и эксплуатируемым зданиям (в том числе временным), местам открытого хранения строительных материалов, конструкций и оборудования обеспечивается свободный подъезд.

Расстояние между штабелями (группами) и от них до строящихся или существующих объектов составляет не менее 24 метров.

Запрещается размещение временных складов (кладовых), мастерских и административно-бытовых помещений в строящихся зданиях, имеющих не защищенные от огня несущие металлические конструкции.

Запрещается использование строящихся зданий для проживания людей.

Предусмотренные проектом наружные пожарные лестницы на крышах строящихся зданий устанавливаются сразу после монтажа несущих конструкций.

Строительные леса и опалубка выполняются из материалов, не распространяющих и не поддерживающих горение.

При строительстве объекта в 3 этажа и более следует применять инвентарные металлические строительные леса.

Строительные леса на каждые 40 метров по периметру построек необходимо оборудовать одной лестницей или стремянкой, но не менее чем 2 лестницами (стремянками) на все здание. Настил и подмости лесов следует периодически и после окончания работ очищать от строительного мусора, снега, наледи, а при необходимости посыпать песком.

Запрещается конструкции лесов закрывать (утеплять) горючими материалами (фанерой, пластиком, древесноволокнистыми плитами и др.).

3.4.3 Экологическая безопасность

Разрабатывается на основе требований Федерального закона «Об охране атмосферного воздуха» от 04.05.1999 N 96-Ф3.

Используемые автоматизированные механизмы труда должны иметь сертификаты, где удостоверяется безопасность шумовых характеристик

Автотранспорт, перемещающийся на строительной площадке, не

должен превышать скоростной режим, установленный при въезде и равный 5 км/час.

Договор, заключаемый для вывоза строительного мусора, оформляется со специальными организациями, которые имеют лицензию.

Вода со строительных площадок не должна спускаться на склоны растительности, если не предусмотрены соответствующие защиты от размыва. Не допускается вырубка на территории строительства деревьев и кустарников, которые не предусмотрены проектной документацией.

3.5 Потребность в материально-технических ресурсах

Данный раздел состоит из трех таблиц:

- потребность в машинах, механизмах и оборудовании разрабатывается на основе принятых технологических решений и сводится в табл. 3.5.1;

Таблица 3.5.1 – Потребность в машинах, механизмах и оборудовании

№ п\п	Наименование	Марка	Ед. изм.	Кол-во	Назаначение
1	Стреловой	ДЭК-631	шт.	1	Монтаж плит
_	самоходный кран	дэк 031	шт.	1	перекрытия
2	Сварочный аппарат	РЕСАНТА САИ	шт	1	Сварка закладных
2	Сварочный аппарат	250 ПРОФ	ШТ.	1	деталей
2	Бортовой	KAMA3 65115-A4	1117	1	Перевозка плит
3	Бортовой автомобиль	KAIVIAS 03113-A4	ШТ.	шт. 1	перекрытия

- потребность в инструменте, приспособлениях, инвентаре, оснастке разрабатывается на основе нормокомплекта на монтажные работы см. табл. 3.5.2;

Таблица 3.5.2 – Потребность в инструменте, инвентаре, приспособлениях, оснастке

№ п/п	Наименование	Марка	Ед. изм.	Кол-во	Назначение
1	Четырехветвевой строп	4CK-3,2	ШТ.	1	Установка плит перекрытия
2	Ящик для раствора	ЯР-1	ШТ.	2	Подача раствора к рабочему месту
3	Теодолит	ADA PROF X-15 A00195	ШТ.	1	Контроль вертикальности установки

Продолжение таблицы 3.5.2

	1	,		P	DROTTIC TOOTHINDS 5.5.2
4	Нивелир	ADA Phantom 2D	шт.	1	Контроль отметок по
-	Пивелир	Set A00218	ш1.	1	высоте
5	Рулетка стальная	Dexell 10 м	шт.	1	Контроль измерений
					Выверка
6	Уровень водяной	MATRIX 34704	шт.	1	горизонтальности
					поверхности
7	Поното постропиод	Gigant G-01-06-	TTT T	2	Заполнение швов и
/	Лопата растворная	12-0014	ШТ.	2	стыков
8	Лопата штыковая	Gigant G-01-06-	ШТ	2	Заполнение швов и
0	Лопата штыковая	12-0040	ШТ.	2	стыков
9	Лом монтажный	Truper BAP-150	ШТ	2	Выполнение
9	Лом монтажный	10756	ШТ.	2	монтажных операций
10	Молоток плотничный	Inforce 600g	шт.	2	Выполнение
10	Молоток плотничный	59036		2	монтажных операций
11	Ножовка по дереву	GROSS	III	2	Выполнение
11	Пожовка по дереву	PIRANHA 24106	ШТ.	2	монтажных операций
12	Кувалда	MATRIX 10922	ШТ.	1	Выполнение
12	Кувалда	MATKIX 10922		1	монтажных операций
		Inforce A-42			Сбережение
13	Ящик для инструмента	610522	ШТ.	3	инструмента и
		010322			инвентаря
14	Каска строительная	POC 12201	ШТ.	6	Обеспечение
14	каска строительная	100 12201	ш1.	U	безопасности
15	Пояс	РОС ПП-1Г 12573	ШТ.	6	Обеспечение
13	предохранительный	100 1111-11 123/3	ш1.	U	безопасности
16	Лестница	Krause SOLIDY	ШТ.	2	Ведение монтажа
	1	126221			

- потребность в материалах и конструкциях разрабатывается на основе требуемого количества для устройства плит перекрытия см. табл. 3.5.3.

Таблица 3.5.3 – Потребность в материалах и конструкциях

$N_{\underline{0}}$	Наименование материала,	Марка, ГОСТ	Ед.	Потребное
Π/Π	конструкций	тугарка, т ОС г	изм.	количество
1	Плиты многопустотные	ГОСТ 9561-91	ШТ	97
2	Электроды	Ø 6 Э42, ГОСТ Р ИСО 3581-2009	Т	0,0097
3	Конструктивные вспомогательные элементы	ГОСТ 23118-99	Т	0,027
4	Цементно-песчаный раствор	M 200, ΓΟCT 28013-98	м ³	3,696
5	Бетон	В 15, ГОСТ 26633-2012	M^3	4,06
6	Краска антикоррозионная	Ammerheim, ΓΟCT 52020- 2003	Т	0,0049
7	Арматура	Ø 10, ГОСТ 5781-82	T	0,087

3.6 Технико-экономические показатели

3.6.1 Калькуляция труда и машинного времени

Калькуляция затрат труда, машинного времени и заработной платы составлена на основе данных в таблицах 3.2.1, 3.2.2, сборников ГЭСН.

Нормы времени даны в чел.-час. Трудоемкость работ в чел.-днях определяется по формуле:

$$A = \left(\frac{V \cdot H_{\text{gp.}}}{8}\right)$$
, [чел.—см, маш.—см.] (3.6.1)

где V- объем работ, принятый по таблице 3.2.1;

Н_{вр} – норма времени, принятая по соответствующему ЕНиР, чел.-час;

8 – продолжительность смены, час.

Расчеты сведены в таблицу 3.6.1.

Таблица 3.6.1 – Калькуляция затрат труда и машинного времени

№	Требуемый Вид выполняемых параграф Ед.		Еч	Объем	Норма в	ремени	Затраты труда на объем работ	
п/п	* *		единых норм изм. работ р	рабочих челчас	машин. маш час	рабочих челсм	машин. маш см	
1 1	Монтаж плит перекрытия	E4-1-7	ШТ	97	0,72	0,18	8,73	2,183
,	Сварка закладных деталей	E22-1-1	10 м шва	1,2	2,7	-	0,405	-
3	Заполнение швов мелкозернистым раствором	E4-1-26	100 м шва	6,72	6,4	ı	5,376	-
71	Антикоррозионная обработка	E4-1-22	10 стыков	23	1,1	1	3,162	-
					И	гого: ∑=	17,673	2,183

3.6.2 График производства работ

График производства работ — это нормативный документ, который устанавливает требуемые сроки производства работ, его последовательность и необходимую интенсивность. Его вычерчивают линейной моделью. После этого на основании количества рабочих и смен строится диаграмма движения людских ресурсов.

Для того, чтобы определить количество дней необходимых на выполнение конкретного вида работ, нужно воспользоваться формулой:

$$T = \frac{A}{n \cdot k} [\text{дни}], \tag{3.6.2}$$

Где А – трудозатраты (чел.-см., маш.-см.);

n – количество рабочих в звене;

k – количество смен, принята одна для удобства контроля выполнения работ.

Состав звена принят согласно рекомендациям ЕНиР с учетом выполнения технологии выполнения работ.

3.6.3 Основные технико-экономические показатели

Перечень технико-экономических показателей составляется на основании калькуляции и графика производства работ, которые представлены в разделах 3.6.1 и 3.6.2:

- нормативные затраты труда рабочих, составленные на основе калькуляции работ: 17,673 чел.-см.;
- нормативные затраты машинного времени, составленные на основе калькуляции работ: 0,405 маш.-см.;
 - продолжительность работ по графику: 8 дн.;
 - выработка на 1 рабочего смены: $8,84 \text{ м}^3/\text{чел.-см.}$;
 - затраты труда на единицу объема работ: 0,113 чел.-см./м³.

4. ОРГАНИЗАЦИЯ СТРОИТЕЛЬСТВА

В данном разделе разработан ППР в части организации и планирования строительства на возведение надземной части здания.

4.1 Определение объемов строительно-монтажных работ

Объемы работ подсчитываются по архитектурно- строительным чертежам и спецификациям согласно ЕНиР. Все данные представлены в табл. 4.1

Таблица 4.1 – Ведомость объемов работ

No	Выполняемые	Единица	Объем	Примечание
Π/Π	работы	измерения	выполн	
	-	_	яемых	
			работ	
1	2	3	4	5
		I Над	земная ч	асть
1	Монтаж	1	209	В качестве колонн используются
	стальных	конструктивный		балки двутавровые по СТО АСЧМ 20-
	колонн	элемент		93. Сталь С245 по ГОСТ 27772-88*.
		E5-1-9		Двутавр 40К2:
				N=78шт.
				Двутавр 30К1:
				N=24 _{IIIT} .
				Стойки из труб Ø245×10:
				N=13шт.
				Балки разделяются на отправочные
				марки. Итого конструктивных
				элементов:
				$N = (78+13) \text{mt.} \cdot 2 + 1 \text{mt.} \cdot 3 + 24 \text{mt.} =$
				209 шт.
2	Монтаж	1	20	Выполнены из труб стальных
	портальных	конструктивный		прямошовных по ГОСТ 10704-91.
	связей	элемент		Сталь С245 по ГОСТ 27772-88*.
		E5-1-6		N=20 эл.
3	Монтаж	1	89	Горизонтальные связи выполнены из
	горизонтальны	конструктивный		уголков равнополочных по ГОСТ
	х связей	элемент		8509-93. Сталь С245 по ГОСТ 27772-
		E5-1-6		88*.
				N=89 эл.

Продолжение таблицы 4.1

	T	T .		продолжение таолицы 4.1
4	Монтаж	1	204	Горизонтальные распорки выполнены из
	горизонталь	конструктив		труб стальных прямошовных по ГОСТ
	ных	ный элемент		10704-91. Сталь С245 по ГОСТ 27772-88*.
	распорок	E5-1-6		Распорки Ø127×5:
	1			N=130 эл.
				Распорки Ø159×6
				N=74 эл.
				Итого конструктивных элементов:
				N=130+74=204 эл.
5	Монтаж	1	235	
3		1	233	80Бс1 балки двутавровые по СТО АСЧМ 20-
	ригелей	конструктив		93, N=39шт.;
		ный		20П швеллеры горячекатанные по ГОСТ
		элемент		8240-89, N=21шт.;
		E5-1-6		35Ш2 балки двутавровые по СТО АСЧМ 20-
				93, N=117шт.;
				2С18П швеллеры горячекатанные по ГОСТ
				8240-89, N=2шт.;
				2С27 швеллеры горячекатанные по ГОСТ
				8240-89, N=12шт.;
				70Бс1 балки двутавровые по СТО АСЧМ 20-
				93, N=12шт.;
				18П швеллеры горячекатанные по ГОСТ
				8240-89, N=32шт.
				Итого конструктивных элементов:
		_		N=39+21+117+2+12+12+32=235 эл.
6	Укладка	1 элемент	605	Плиты перекрытия ж/б пустотные по серии
	ПЛИТ	E4-1-7		1.141.1 высотой 220мм.
	перекрытия			Пк 60.15: N=529шт.
				Пк 30.15: N=34шт.
				Пк 60.12: N=18шт.
				Пк 39.15: N=8шт.
				Пк 39.12: N=2шт.
				Пк 54.09: N=6шт.
				Пк 27.15: N=4шт.
				Пк 54.15: N=4шт.
				Итого плит перекрытия:
				N=529+34+18+8+2+6+4+4=605 mr.
—				
7	Устройство			УМ1 – 1250×5380 мм – 2шт.:
7	Устройство монолитных			УМ1 – 1250×5380 мм – 2шт.:
7	монолитных			УМ1 – 1250×5380 мм – 2шт.: S=(1,25·5,38)·2=13,46м ² ;
7	монолитных участков			УМ1 – 1250×5380 мм – 2шт.: S=(1,25·5,38)·2=13,46м ² ; УМ2 – 1430×5380 мм – 2шт.:
7	монолитных участков перекрытия	1 m ²	298 4	УМ1 – 1250×5380 мм – 2шт.: S=(1,25·5,38)·2=13,46м ² ; УМ2 – 1430×5380 мм – 2шт.: S=(1,43·5,38)·2=15,38м ² ;
7	монолитных участков перекрытия а) установка	1 m ² F4-1-34	298,4	УМ1 – 1250×5380 мм – 2шт.: S=(1,25·5,38)·2=13,46м ² ; УМ2 – 1430×5380 мм – 2шт.: S=(1,43·5,38)·2=15,38м ² ; УМ3 – 1280×5380 мм – 2шт.:
7	монолитных участков перекрытия а) установка деревометал	1 м ² Е4-1-34	298,4	УМ1 – 1250×5380 мм – 2шт.: S=(1,25·5,38)·2=13,46м²; УМ2 – 1430×5380 мм – 2шт.: S=(1,43·5,38)·2=15,38м²; УМ3 – 1280×5380 мм – 2шт.: S=(1,28·5,38)·2=13,77м²;
7	монолитных участков перекрытия а) установка деревометал лической		298,4	УМ1 – 1250×5380 мм – 2шт.: S=(1,25·5,38)·2=13,46м ² ; УМ2 – 1430×5380 мм – 2шт.: S=(1,43·5,38)·2=15,38м ² ; УМ3 – 1280×5380 мм – 2шт.: S=(1,28·5,38)·2=13,77м ² ; УМ4 – 2200×3200 мм – 2шт.:
7	монолитных участков перекрытия а) установка деревометал лической опалубки	E4-1-34	ŕ	УМ1 – 1250×5380 мм – 2шт.: S=(1,25·5,38)·2=13,46м²; УМ2 – 1430×5380 мм – 2шт.: S=(1,43·5,38)·2=15,38м²; УМ3 – 1280×5380 мм – 2шт.: S=(1,28·5,38)·2=13,77м²; УМ4 – 2200×3200 мм – 2шт.: S=(2,2·3,2)·2=14,08м²;
7	монолитных участков перекрытия а) установка деревометал лической опалубки б) установка	E4-1-34 1т	298,4 4,85	УМ1 – 1250×5380 мм – 2шт.: S=(1,25·5,38)·2=13,46м²; УМ2 – 1430×5380 мм – 2шт.: S=(1,43·5,38)·2=15,38м²; УМ3 – 1280×5380 мм – 2шт.: S=(1,28·5,38)·2=13,77м²; УМ4 – 2200×3200 мм – 2шт.: S=(2,2·3,2)·2=14,08м²; УМ5 – 1120×3200 мм – 2шт.:
7	монолитных участков перекрытия а) установка деревометал лической опалубки	E4-1-34 1т установленн	ŕ	УМ1 – 1250×5380 мм – 2шт.: S=(1,25·5,38)·2=13,46м²; УМ2 – 1430×5380 мм – 2шт.: S=(1,43·5,38)·2=15,38м²; УМ3 – 1280×5380 мм – 2шт.: S=(1,28·5,38)·2=13,77м²; УМ4 – 2200×3200 мм – 2шт.: S=(2,2·3,2)·2=14,08м²; УМ5 – 1120×3200 мм – 2шт.: S=(1,12·3,2)·2=7,16м²;
7	монолитных участков перекрытия а) установка деревометал лической опалубки б) установка	E4-1-34 1т установленн ой арматуры	ŕ	$\begin{array}{l} \text{УМ1} - 1250 \times 5380 \text{ мм} - 2 \text{шт.:} \\ \text{S} = (1,25 \cdot 5,38) \cdot 2 = 13,46 \text{м}^2; \\ \text{УМ2} - 1430 \times 5380 \text{ мм} - 2 \text{шт.:} \\ \text{S} = (1,43 \cdot 5,38) \cdot 2 = 15,38 \text{м}^2; \\ \text{УМ3} - 1280 \times 5380 \text{ мм} - 2 \text{шт.:} \\ \text{S} = (1,28 \cdot 5,38) \cdot 2 = 13,77 \text{m}^2; \\ \text{УМ4} - 2200 \times 3200 \text{ мм} - 2 \text{шт.:} \\ \text{S} = (2,2 \cdot 3,2) \cdot 2 = 14,08 \text{m}^2; \\ \text{УМ5} - 1120 \times 3200 \text{ мм} - 2 \text{шт.:} \\ \text{S} = (1,12 \cdot 3,2) \cdot 2 = 7,16 \text{m}^2; \\ \text{УМ6} - 1844 \times 7261 \text{ мм} - 2 \text{шт.:} \\ \end{array}$
7	монолитных участков перекрытия а) установка деревометал лической опалубки б) установка	E4-1-34 1т установленн	ŕ	УМ1 – 1250×5380 мм – 2шт.: S=(1,25·5,38)·2=13,46м²; УМ2 – 1430×5380 мм – 2шт.: S=(1,43·5,38)·2=15,38м²; УМ3 – 1280×5380 мм – 2шт.: S=(1,28·5,38)·2=13,77м²; УМ4 – 2200×3200 мм – 2шт.: S=(2,2·3,2)·2=14,08м²; УМ5 – 1120×3200 мм – 2шт.: S=(1,12·3,2)·2=7,16м²;

	1 3	50.01	0 (1716) 0 010 2
в) укладка	1m ³	53,91	$S=(1,71.6) \cdot 2=21,2m^2;$
бетона	E4-1-49		$YM8 - 1535 \times 8330 \text{ mm:} S = 1,54 \cdot 8,33 = 12,83 \text{ m}^2;$
	2		$\text{YM9} - 684 \times 3140 \text{ mm:} \text{S} = 0,68 \cdot 3,14 = 2,14 \text{m}^2;$
г) разбор	1 m ²	298,4	УМ10 – 675×6000 мм:
опалубки	E4-1-34		$S=0.68\cdot6=4.08\text{m}^2$;
			УМ11 – 1950×3140 мм:
			$S=1,95\cdot3,14=6,12\text{M}^2;$
			УМ12 – 2160×6000 мм:
			$S=2,16.6=12,96\text{m}^2$;
			$S=2,16.6=12,96\text{m}^2$;
			УМ19 – 2078×6530 мм:
			$S=2,08\cdot6,53=13,58\text{m}^2;$
			УM20 S=12,03м ² ;
			1 2
			УМ21 S=35,23м ² ;
			$YM22 S=6,67 M^2; YM23 S=35,2 M^2.$
			Итого площадь опалубки:
			S=13,46+15,38+13,77+14,08+7,16+6,72
			21,2+12,83+2,14+4,08+6,12+12,96+
			$13,58+12,03+35,23+6,67+35,2=298,4 \text{ m}^2$
			Из расчета 90кг арматуры на 1м ³ бетона
			получаем: Vбет.=53,91м ³
			Vарм.=90·53,91=4851,9 кг
			УМ1 – 1250×5380 мм – 2шт.:
			$V=2(1,25\cdot5,38\cdot0,22)=1,48\text{m}^3;$
			УМ2 – 1430×5380 мм – 2шт.:
			$V=2(1,43\cdot5,38\cdot0,22)=3,38\text{M}^3;$
			УМ3 – 1280×5380 мм – 2шт.:
			â
			$V=2(1,28\cdot5,38\cdot0,22)=3,03\text{M}^3;$
			УМ4 – 2200×3200 мм – 2шт.:
			$V=2(2,2\cdot3,2\cdot0,22)=3,09\text{M}^3;$
			УМ5 – 1120×3200 мм – 2 шт.:
			$V=2(1,12\cdot3,2\cdot0,22)=1,58\text{M}^3;$
			УМ6 – 1844×7261 мм – 2шт.:
			$V=2(1,84\cdot7,26\cdot0,22)=5,88\text{m}^3;$
			УМ7 – 1708×6000 мм – 2 шт.:
			$V=2(1,71\cdot6\cdot0,22)=4,5\text{M}^3;$
			УМ8 – 1535×8330
			$MM: V=1,54\cdot8,33\cdot0,22=2,82M^3;$
			УМ9 – 684×3140 мм:
			$V = 0.684 \cdot 3.14 \cdot 0.22 = 0.47 \text{ m}^3$;
			УМ10 – 675×6000 мм:
			$V=0.675 \cdot 6 \cdot 0.22=0.891 \text{ m}^3$;
			V=0,675.0.0,22=0,891м , УМ11 – 1950×3140 мм:
			$V=1,95\cdot3,14\cdot0,22=1,35\text{m}^3;$
			$\text{YM}12 - 2160 \times 6000 \text{ MM}$:
			$V=2,16\cdot6\cdot0,22=2,85\text{M}^3;$
			УМ19-2078×6530 мм
			$V=2,08\cdot6,53\cdot0,22=2,98\text{m}^3;$
			$YM20 - S = 12,03 \text{ m}^2: V = 12,03 \cdot 0,22 = 2,65 \text{ m}^3;$
			$YM21 - S = 35,23 \text{ m}^2 \text{V} = 35,23 \cdot 0,22 = 7,75 \text{ m}^3;$
			$YM22 - S = 6.67 \text{ m}^2: V = 6.67 \cdot 0.22 = 1.47 \text{ m}^3;$

Продолжение таблицы Г1

				Продолжение таблицы ГТ
				$YM23 - S = 35,2M^2$:
				$V=35,2\cdot0,22=7,74$ M^3 .
				Итого объем бетона:
				V=1,48+3,38+3,03+3,09+1,58+5,88
				+4,5+2,82+0,47+0,891+1,35+2,85+2,98
				$+2,65+7,75+1,47+7,74=53,91 \text{ m}^3$
8	Заливка швов	100м шва	25,10	Lшв.общ.= Lшв.·Nшв.
	плит	E4-1-26		Lшв.общ.= 2510,1м
	перекрытия			
9	Сборка	1 отправочный	24	Производится сборка ферм пролетом
	стропильных	заводской		36м
	ферм из	элемент		Ha 1 ферму – 2 эл.
	прокатного	E5-1-3		Всего ферм – 12 шт.
	профиля			Всего элементов: N=2·12=24 эл.
10	Монтаж	1	12	Фермы пролетом 36м выполнены из
	стропильных	конструктивный		спаренных уголков по ГОСТ 8509-93.
	ферм из	элемент		Всего ферм – 12 шт.
	прокатных	E5-1-6		1 1
	профилей			
11	Устройство	1 м ³ кладки	29,68	Vкл.=Lкл.·δкл.·hклVпр.
	цоколя из	E3-6	ĺ	1) в осях 1-6:
	керамзитобето			Vкл.=87,34·0,38·0,5-
	нных блоков			-0,38.0,3.0,5-0,38.0,9.0,5-
				$0.38 \cdot 0.3 \cdot 0.5 \cdot 3 = 16.19 \text{ m}^3.$
				2) в осях 19-25:
				Vкл.=85,2·0,5·0,38-0,38·0,5·4·2-
				$0.38 \cdot 0.5 \cdot 2 \cdot 0.38 \cdot 0.5 \cdot 4.2 = 13.49 \text{ m}^3$
				Итого объем кладки:
				16,19+13,49=29,68m ³
12	Устройство	1 м ³ кладки	24,62	Vкл.=Lкл.· δ кл.·hклVпр.
	цоколя из	E3-3		В осях 7-18:
	кирпича			Vкл.=104,5·0,51·0,5-1,51·0,51·0,5·0,3-
	•			$1,5\cdot0,51\cdot0,5-1,91\cdot0,51\cdot0,5=24,62 \text{ m}^3$
13	Устройство	1 м ³ кладки	889,8	V кл.= L кл· δ кл.· h кл V пр.
	наружных стен	E3-6		1) в осях 1-6:
	ИЗ			Vкл.=16,55·24,8·0,38-1·8,95·2·0,38-
	керамзитобето			1,44.1,5.8.0,38-
	нных блоков			3.2,1.2.0,38+16,55.36,92.0,38-
				1.10,5.4.0,38-1,6.1,5.10.0,38-
				3.3.3.0,38-2,4.1,3.0,38-
				3,7·3,2·2·0,38++16,65·24,8·0,38-
				1,5·1,44·9·0,38-1·15,3·0,38-
				$1,5 \cdot 15,3 \cdot 0,38 \cdot 2,48 \cdot 1,5 \cdot 0,38 = 458,11 \text{ m}^3;$
				2) в осях 19-25:
				Vкл.=24,8·16,5·0,38-
				1,44.1,5.12.0,38+16,55.36,78.0,38-
				2.1,8.3.0,38-3,7.4.2.0,38-23,5.4,8.0,38-
				10,5·3,5·0,38-
				1,6·1,5·4·0,38+16,55·24,8·0,38-
	l	1	ĺ	1 ,,,,,,,,-

Продолжение таблицы Г1

1	2	3	4	5
		3		1,2·14,8·0,38-1,44·1,5·6·0,38- 2,4·10,55·0,38-2,48·2,5·0,38- 1,9·2,48·0,38=431,69 м ³ Итого объем кладки: Vкл. = 458,11+431,69= 889,8 м ³
14	Устройство наружных стен из кирпича	1 м ³ кладки E3-3	52,5	Vкл.=Lкл.· о кл.·hклVпр Vкл.=17,9·4,85·0,25- 3,7·3,2·2·0,25+26,39·0,38·4,4- 2,4·1,8·4·0,38-1,2·1,8·0,38=52,5 м ³
15	Устройство внутренних стен из кирпича	1 м ³ кладки ЕЗ-3	1566,6	Vkπ.=Lkπ.·δκπ.·hkπVπp Vkπ.= 24,32·0,12·5- 0,9·2,1·0,12·4+23,97·0,12·5- 1·2,1·0,12·3+15,89·5·0,12+23,33·5·0,12+1 8,35·5·0,12- 1,5·0,12·2,1·2+28,36·5·0,12+48,02·5·0,12+ 33,7·5·0,12-0,9·2,1·0,12·3+113,09·5·0,12- 1·2,1·0,12·4+9,5·3,6·0,12-1·0,12·2,1- 2,1·1,9·0,12+67,41·3,35·0,12- 0,9·0,12·2,1·4+39,82·3,35·0,12- 0,9·0,12·2,1·4+18,37·3,35·0,12- 0,9·0,12·2,1·4+18,37·3,35·0,12- 0,9·0,12·2,1·4+18,37·3,35·0,12- 0,9·0,12·2,1·4+18,04·0,25·4,1- 3,2·3,7·0,25·3+13,61·0,12·3,6- 0,9·2,1·0,12·4+18,04·0,25·4,1- 3,2·3,7·0,25·3+13,61·0,12·3,6- 0,9·2,1·0,12+2,58·0,12·3,6+22,49·0,12·3,6- 0,9·2,1·0,12·2+17,24·0,12·3,6- 0,9·2,1·0,12·2+17,24·0,12·3,6- 0,9·2,1·0,12·2+17,24·0,12·3,6- 1,5·2,1·0,12·4+28,96·0,12·3,6- 1,5·2,1·0,12+31,02·0,12·3,6- 1,5·2,1·0,12+31,02·0,12·3,6- 1,5·2,1·0,12+3+14,28·0,12·6,85- 1,5·2,1·0,12+58,66·0,12·6,85+71,58·16,46· 0,38-5·3·0,38- 5,7·3·0,38+10,6·0,38·19,72+16,06·0,38·16, 55+8,32·2·0,38·6,85+(17,9·0,38·16,55- 1,6·0,38·2,1)·2+10,4·0,38·16,55- 1,6·0,38·2,1)·2+10,4·0,38·12,2- 1,85·0,38·2,1·2+6,04·2·0,38·12,2- 1,85·0,38·2,1·2+6,04·2·0,38·12,2- 1,85·0,38·2,1·2+6,04·2·0,38·12,2- 1,45·0,38·2,1·2+6,04·2·0,38·12,2- 1,45·0,38·2,1·2+6,04·2·0,38·12,2- 1,45·0,38·2,1·2+6,04·2·0,38·12,2- 1,45·0,38·2,1·2+6,54·2·0,38·12,2- 1,45·0,38·2,1·2+6,54·2·0,38·12,2- 1,5·0,38·2,1·2+6,54·2·0,38·12,2- 1,5·0,38·2,1·2+6,54·2·0,38·12,2- 1,5·0,38·2,1·2+6,54·2·0,38·12,2- 1,5·0,38·2,1·2+6,54·2·0,38·12,2- 1,5·0,38·2,1·2+6,54·2·0,38·12,2- 1,5·0,38·2,1·2+6,54·2·0,38·12,2- 1,5·0,38·2,1·2+6,54·2·0,38·12,2- 1,5·0,38·2,1·2+6,54·2·0,38·12,2- 1,5·0,38·2,1·2+3,97·4·0,12·4,4 =1566,6 m³

1	2	3	4	5
16	Устройство крыльца			а)Площадки: S=L·h=73,73·1,2+16·1,2+15,2·1,2+18,3·1, 2+107,8·0,9+38,2·0,75=273,47 м ²
	а) установка деревометалли ческой опалубки	1 м ² Е4-1-34	339,77	Пандусы: $S=0,5L\cdot h=0,5\cdot 28,2\cdot 0,6\cdot 2+0,5\cdot 10,8\cdot 0,75\cdot 2+0,5\cdot 14\cdot 0,9\cdot 2=37,62 \text{ м}^2$ Лестницы: $S=0,5L\cdot h=0,5\cdot 5,4\cdot 1,2\cdot 2+0,5\cdot 4,16\cdot 1,2\cdot 2+0,5$
	б) установка арматурных каркасов	1 каркас Е4-1-44	32	\cdot 3,8 \cdot 0,75 \cdot 2+0,5 \cdot 2,4 \cdot 0,75+0,5 \cdot 4,2 \cdot 0,9+0,5 \cdot 7 \cdot 0,9+0,5 \cdot 4,2 \cdot 1,2 \cdot 2+4,8 \cdot 1,2=28,68 м ² Итого площадь опалубки: S=273,47+37,62+28,68=339,77 м ² б) Из расчета 90кг арматуры на 1м ³
	в) укладка бетонной смеси	1м ³ Е4-1-49	1043,2	бетона получаем: Vбет.=1043,21м ³ Vарм.=90·1043,21=93888,9 кг N=93,9т:3=32 шт.
	г) разборка опалубки	1 м ² Е4-1-34	339,77	B)V6et.=232·1,2+1/3·4·1,2·2+1/3·5,8·1,2·2 +1/3·16,2·1,2+1/3·8,1·0,75·2+97,6·0,75+1/ 3·4,2·0,9+654,16·0,9+1/3·60·0,9+29,7·1,2 +1/3·2,5·1,2·2+9,1·1,2+13,1·1,2+1/3·2,4·1, 2=1043,21 m ³
17	Установка железобетонны х лестничных маршей	1 элемент E4-1-10	59	ЛМ 15.14 – 47 шт. ЛМ 15.18 – 12 шт. Всего лестничных маршей – N=59 шт.
18	Установка железобетонны х лестничных площадок	1 элемент E4-1-10	53	ЛП 28.17 – 47 шт. ЛП 31.13 – 6 шт. Всего площадок – N= 53 шт.
19	Установка ограждений	1м Е4-1-11	703,9	Длина ограждений L=703,9м
20	Установка металлических лестниц	1т E5-1-10	4	Итого масса металлических лестниц: 0,4т·10шт. = 4т
21	Установка стеновых панелей типа «сэндвич»	100m ² E5-1-23	17,69	Итого площадь сэндвич панелей: S=b·h-Sпр.=65,6·16,55- 11,5·30+8,92·1,52+65,6·16,55-1,7·1,5·2- 1,2·1,5·2-1·1,2·4-3,2·17,69=1769,82 м ²
22	Устройство вентилируемог о фасада	100м ² E5-1-23	23,26	Итого площадь вентилируемого фасада: S= b·h-Sпр.=16,55·24,8-1·8,95·2-1,44·8-4,85·12,9+16,55·36,92-1·10,5·4-1,6·1,5·10-3·3·3-2,4·1,3-3,7·3,2·2+16,65·24,8-1,5·1,44·9-1,0·15,3-1,5·15,3-2,48·1,5+3,25·10·2+7·3,25+24,8·16,5-1,44·1,5·12+2,22·6,4+19,8·12,4-2,4·17,2-6·16,9+4,15·19,3+4·12,4+6,3·16,55+16,

1	2	3	4	5			
				24,8-1,2-14,8-1,44-1,5-6-10,55-2,4-			
				$2,48\cdot2,5-1,9\cdot2,48=2326,6 \text{ m}^2$			
	II Кровля						
23	Установка	100m^2	40,36	Итого площадь профилированного			
	стального	E5-1-20		настила:			
	профнастила			S=a·b-Sостекл.=24,32·36,32+36,32·65,72-			
	кровли			12,4.18,4+23,9.36,32+1/2.11,52.11,1+62,0			
				2			
				$=4036,06 \text{ m}^2$			
24	Устройство	100m^2	40,36	Полипропилен			
	пароизоляции	E7-13		Площадь пароизоляции: S=4036м ²			
25	Устройство	100m^2	40,36	Минераловатные плиты			
	теплоизоляции	E7-14		Площадь теплоизоляции: S=4036м ²			
26	Устройство	100м ²	40,36	Сланец/полиэфир, крупнозернистая			
	гидроизоляции	E7-3		посыпка			
				Площадь гидроизоляции: $S=4036m^2$			
27	Остекление	100м ²	2,281	Площадь остекления:			
	кровли	E6-13		$S = a \cdot b = 12,4 \cdot 18,4 = 228,16 \text{ m}^2$			

4.2 Потребность в изделиях, материалах, конструкциях

Потребность в изделиях, материалах, конструкциях представлена в табл. Γ .2 приложения и подсчитывается исходя из объемов работ, представленных в табл. Γ 1

4.3 Подбор монтажного крана и механизмов для производства работ

В данном разделе представлен подбор кранов и грузозахватных приспособлений для возведения здания. В таблице ГЗ приложения представлена ведомость монтажных приспособлений для возведения здания.

Определение технических характеристик крана.

Высота подъема крюка:

$$H_{\rm K} = h_0 + h_{\rm san} + h_{\rm sn} + h_{\rm crp},$$
 (4.1)

где h_0 – высота крайнего смонтированного элемента;

 $h_{\text{зап}}$ — запас для того, чтобы обеспечить безопасность монтажа, м;

 $h_{\rm ct}$ – высота строповки, м;

$$H_{\kappa} = 16,55 + 1 + 3,25 + 1,7 = 22,5 \text{ M}$$

Оптимальное расположение стрелы под углом к горизонту:

$$tg\alpha = \frac{2(h_{\rm CT} + h_{\rm III})}{b_1 + 2S} \tag{4.2}$$

где h_{nn} – высота полиспаста, м;

S – расстояние от элемента, смонтированного ранее, до оси стрелы, м;

$$tg\alpha = \frac{2(1.7+5)}{6+2.15} = 1,48 \alpha = 56^{\circ}$$

Длина стрелы крана с гуськом определяется по формуле:

$$L_{c.r.} = \frac{H - h_c}{\sin \alpha},\tag{4.3}$$

где H – расстояние от поворотной оси гуська до стоянки крана, м;

 h_c – расстояние от точки закрепления стрелы до стоянки крана, м;

$$L_{\text{c.r.}} = \frac{22,5-1,5}{0.83} = 25,3$$
 m

Вылет крюка определяется по формуле:

$$L_{\text{K.F.}} = L_{\text{C.F.}} \cdot \cos\alpha + l_{\text{F}} \cdot \cos\beta + d , \qquad (4.4)$$

где $l_{\rm r}$ – длина гуська (10 м);

 β – угол наклона гуська к горизонту (20°);

$$L_{\text{\tiny K.r.}} = 25.3 \cdot 0.55 + 10 \cdot 0.94 + 0.5 = 23.7 \,\text{M}$$

При монтаже крайних элементов изменяется вылет, длина и угол наклона стрелы. Угол поворота стрелы крана в горизонтальной проекции определяется по формуле:

$$tg\varphi = \frac{D}{L_{\rm KF}},\tag{4.5}$$

где D — проекция стрелы от оси здания до центра тяжести элемента; $L_{\text{к.г.}}$ — вылет крюка.

$$tg\varphi = \frac{6}{23.7} = 0.25, \varphi = 14^{\circ}$$

Горизонтальная проекция на плоскость длины стрелы в повернутом положении:

$$L'_{\text{c.}\varphi} = \frac{L_{\text{K}}}{\cos\varphi} - d = \frac{23.7}{0.97} - 0.5 = 23.9 \text{M}$$

Вылет крюка в повернутом положении:

$$L_{\kappa,\varphi} = L'_{c,\varphi} + d = 23.9 + 0.5 = 24.4 \text{M}$$

Грузоподъемность определяется по формуле:

$$Q_{\rm K} = Q_{\rm элемента} + Q_{\rm м.пр.} + Q_{\rm гр.пр.}, \tag{4.6}$$

где $Q_{\text{элемента}}$ — масса максимально тяжелого монтируемого элемента;

 $Q_{\text{м.пр}}$ – масса приспособлений для монтажа;

 $Q_{\text{гр.пр.}}$ – масса грузозахватных приспособлений.

$$Q_{\kappa} = 4.6 + 0.5 = 5.1 \text{T}$$

С учетом запаса 20%:

$$Q_{\text{pact}} = 1,2 \cdot 5,1 = 6,12 \text{T}$$

По расчетным данным подбираем гусеничный кран ДЭК-631 с жестким гуськом 10м. В таблице 4.1 представлены его технические характеристики.

Таблица 4.1 – Характеристики крана ДЭК-631

Монтируемый	Q	Н подъема		L к, м		Длина	па Грузоподъемн			
элемент	элемента,	крю	ка, м					стрелы		
	Т	Нмакс	Нмин	Lмакс	Lмин	Lc, м	Qмакс	Qмин		
Стропильная	4,61	30,30	14,10	30,50	12,0	24,0	10,0	4,70		
ферма										
покрытия										

На рис. 4.1 представлена грузовая характеристика стрелового крана ДЭК-631

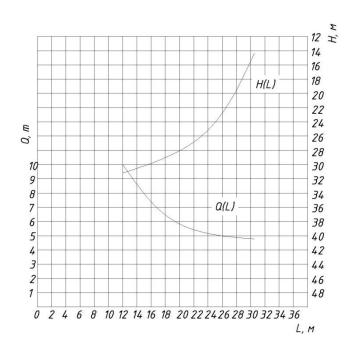


Рис. 4.1 – Грузовая характеристика стрелового крана ДЭК-631

4.4 Определение затрат труда и времени работы машин

Требуемые трудовые затраты и затраты времени работы машин определяются согласно ЕНиР. Трудоемкость работ определяется по формуле:

Все расчеты сводятся в табл. Г.4 приложения.

4.5 Календарный график производства работ

Календарный план составляется на основании ведомости трудоемкости работ. Трудовые затраты на неучтенные работы — 10% от общей трудоемкости. Календарный график представлен в графической части.

4.6 Подбор и расчет временных зданий

Численность рабочих, занятых на СМР – $R_{max} = 30$ чел.;

Численность ИТР – $N_{\text{итр}} = 11\% R_{max} = 0,11 \cdot 30 = 4$ чел.;

Численность служащих – $N_{\text{служ}} = 3.2\% R_{max} = 0.032 \cdot 30 = 1$ чел.;

Численность младшего персонала – $N_{\text{моп}}=1,3\%R_{max}=0,013\cdot 30=1$ чел.

$$N_{\text{общ}} = 30 + 4 + 1 + 1 = 36$$
чел.

 $N_{\text{расчетн.}} = 1,05 \cdot N_{\text{общее}} = 1,05 \cdot 36 = 38$ чел.

Все данные по подбору временных зданий представлены в приложении Г5.

4.7 Расчет складов

Потребная площадь складов для хранения конструкций, материалов, ресурсов определяется с учетом требований, которые нужно соблюдать при складировании.

Запас материала определяется по формуле:

$$Q_{\text{зап}} = \frac{Q_{\text{общ}}}{T} \cdot n \cdot k_{\text{нер.пост.}} \cdot k_{\text{нер.потреб.}}, \tag{4.7}$$

где $Q_{
m oбщ}$ — количество данного материала, необходимого для строительства;

T — длительность работ, выполняющихся с использованием этого материала; n — норма по запасу данного материала (в днях);

 $k_{\text{нер.пост.}}$ – коэффициент неравномерности поступления материалов на склад;

 $k_{\text{нер.потреб.}}$ – коэффициент неравномерности потребления материала.

Полезная площадь склада определяется по формуле:

$$F_{\text{пол}} = \frac{Q_{\text{зап}}}{q} , \qquad (4.8)$$

где q — норма складирования.

С учетом проходов и проездов общая площадь склада определяется по формуле:

$$F_{\text{общ}} = F_{\text{пол}} \cdot K_{\text{исп}} , \qquad (4.9)$$

 $K_{\text{исп}}$ – коэффициент, учитывающий использование площади склада.

Расчет потребной площади складов для материалов представлен в табл. Б.6 приложения.

$$\sum_{\substack{cos\phi}}^{\frac{k_{1c}\cdot P_c}{cos\phi}} = \frac{_{0,3\cdot 80}}{_{0,5}} + \frac{_{0,6\cdot 7}}{_{0,7}} + \frac{_{0,7\cdot 8}}{_{0,8}} + \frac{_{0,1\cdot 1}}{_{0,4}} + \frac{_{1,2\cdot 0,1}}{_{0,4}} + \frac{_{0,35\cdot 108}}{_{0,4}} = 158,8~\text{kBt}.$$

В таблице Г.7 приложения представлена потребная мощность наружного освещения.

$$\sum k_{4c} \cdot P_{\text{oh}} = 1,0 \cdot 15,42 = 15,42$$
 кВт.

В таблице Г.8 приложения представлена потребная мощность внутреннего освещения.

$$\sum k_{3c} \cdot P_{oB} = 0.8 \cdot 1.58 = 1.26 \text{ KBT}.$$

$$P_{\rm p} = 1,05(158,8+15,42+1,26) = 184,25 \ {
m кBT}$$

Число прожекторов:

$$N = \frac{P_{\text{удельн.}} \cdot E \cdot S}{P_{\text{памяты}}},\tag{4.10}$$

где $P_{\text{удельн.}}$ – удельная мощность, Вт/м^2 ;

 $S - \Pi$ лощадь площадки освещения, м²;

E – освещенность, люкс;

 $P_{\text{лампы}}$ — мощность прожекторной лампы.

$$N = \frac{0.3 \cdot 2 \cdot 29390}{1500} = 12 \text{ шт.}$$

Принимается прожектор ПЗС-45. Мощность лампы данного прожектора – 1500 Вт.

4.8 Строительный генеральный план

Выделяют 3 зоны влияния крана: обслуживания, перемещения груза и зона, опасная для нахождения людей.

Зона обслуживания определяется исходя из максимального вылета крюка: $R_{max}=24.4$ м.

Зона перемещения грузов для стрелового крана, оснащенным устройством, удерживающим стрелу от падения:

$$R_{\text{пер}} = 23.7 + 0.5 \cdot 36 = 41.7$$
м (для фермы)

$$R_{\text{пер}} = 23.7 + 0.5 \cdot 12 = 29.7$$
м (для ригеля)

Опасная зона работы крана:

$$R_{\text{оп}} = R_{max} + 0.5 l_{max} + l_{\text{без}} = 23.7 + 0.5 \cdot 36 + 7 = 48.7 \text{м}$$
 (для фермы)

$$R_{\text{оп}} = R_{max} + 0.5 l_{max} + l_{\text{без}} = 23.7 + 0.5 \cdot 12 + 7 = 36.7$$
м (для ригеля)

5 ЭКОНОМИКА

5.1. Определение сметной стоимости объекта строительства

Пояснительная записка

Объект строительства: цех мясокомбината.

- 1. Место расположения района строительства г. Тюмень.
 - 2. Расчет составлен в соответствии с «Методикой определения стоимости строительной продукции на территории Российской Федерации» МДС 81-35.2004.
 - 3. Сметно-нормативная база, используемая в сметных расчетах:
 - Укрупненные показатели стоимости строительства. УПСС-2017.1.
 - Справочник базовых цен на проектные работы для строительства.
 - 4. Уровень цен: в текущем уровне цен по состоянию на 01.03.2017 г.
 - 5. Начисления на сметную стоимость:
 - Стоимость временных зданий и сооружений, которая принята в соответствии с ГСН 81 05 01 2001 "Сборник сметных норм затрат на строительство временных зданий и сооружений".
 - Резерв средств на непредвиденные работы и затраты принят в соответствии с МДС 81 35. 2004 "Методика определения стоимости строительной
 - продукции на территории Российской Федерации".
 - Цена разработки проектно-сметной документации принята согласно справочника базисных цен на проектные работы для строительства.
 - НДС в размере 18 % принят в соответствии налогового кодекса Российской Федерации и МДС 81 35. 2004 "Методика определения стоимости строительной продукции на территории Российской Федерации".

Сводный сметный расчет ССР-1 представлен в таблице Д1, объектные сметы ОС-02-01, ОС- 02-02 и ОС-07-01 - в таблицах Д2, Д.3 и Д.4.

Сметная стоимость строительства составляет 27192,988 тыс. руб., в т ч. HДC - 4148,083 тыс. руб. Стоимость 1 M^3 - 6,917 тыс. руб.

Сводный сметный расчёт стоимости строительства

Составлен в ценах по состоянию на 1.03. 2017г. 27192,988 тыс.руб.

Сводный сметный расчёт в приложении В.

Объектная смета № ОС-02-01

Таблица Д2. -Общестроительные работы

Объектная смета № ОС-02-02

Таблица Д3. Внутренние инженерные системы и оборудование

Объектная смета № ОС-07-01

Таблица Д4. Благоустройство, озеленение

5.2. Расчет стоимости проектных работ

Стоимость проектных работ определяется в процентах к расчетной стоимости строительства в фактических ценах, в прямой зависимости от расчетной стоимости строительства и категории сложности объекта («Справочник базовых цен на проектные работы для строительства»).

Расчетная стоимость единицы мощности (1 м^3 строительного объема) – 5050 руб. Строительный объем цеха мясокомбината – 3931 м^3 .

Стоимость строительства = $5050 \times 3931 = 19851,55$ тыс. руб.

Категория сложности проектируемого объекта – 4.

Норматив (α) стоимости основных проектных работ в % к расчетной стоимости строительства по категориям сложности объекта - 6,6%.

Стоимость проектных работ

 $C \pi p = 19851,55 x 6,6/100 = 1310,202 тыс. руб.$

6 БЕЗОПАСНОСТЬ И ЭКОЛОГИЧНОСТЬ ОБЪЕКТА

6.1 Конструктивно-технологическая и организационно-техническая характеристика рассматриваемого технического объекта

Наименование объекта: Цех мясокомбината

Таблица 6.1.1 – Технологический паспорт технического объекта

№ п/п	Вид работ по технологиче ской карте	Техноло гическая операци я, вид выполня емых работ	Лицо, выполняющее данную технологическу ю операцию	Оборудование, инвентарь, оснастка	Проектируе мая конструкция
1	Монтаж железобетон ных многопустот ных плит перекрытия	Подъем и перемещ ение плит перекры тия	Монтажник железобетонны х плит	Стреловой самоходный кран, сварочный аппарат, транспортер, четырехветвевой строп, ящик для раствора, теодолит, нивелир, рулетка, уровень, лопаты растворная и штыковая, лом, молоток, ножовка по дереву, кувалда, ящик для инструмента, каска, пояс, лестница	Многопусто тная сборная железобетон ная плита перекрытия

6.2 Определение профессиональных рисков

Таблица 6.2.1 – Определение профессиональных рисков.

			Возниконовения
$N_{\underline{0}}$	Вид работ по	Вредные и опасные	опасного
Π/Π	технологической карте	производственные факторы	производственного
			фактора
		Движущиеся машины и	
		механизмы,	
		передвигающиеся изделия,	
		заготовки, материалы,	
	Монтаж железобетонных	повышенная запыленность	Многопустотная сборная
1	многопустотных плит	воздуха и загазованность	железобетонная плита
	перекрытия	воздуха рабочей зоны,	перекрытия
		падение предметов с	
		высоты, расположение	
		рабочего места на высоте	
		относительно земли	

6.3 Методы и средства снижения профессиональных рисков

Таблица 6.3.1 – Организационно-технические методы и технические средства снижения негативного воздействия опасных и вредных производственных факторов.

		Ţ	
№ п/п	Вредные и опасные производственные факторы	Проводимые мероприятия и технические средства защиты, частичного снижения, полного устранения опасного и вредного производственного фактора	Индивидуальны е средства защиты
1	Движущиеся машины и механизмы	Нахождение под стрелой крана, на небезопасном расстоянии при монтаже конструкций запрещается, установка запрещающих знаков, указывающих на опасную зону работы крана	Страховочная система, каска
2	Передвигающиеся изделия, заготовки, материалы	Обеспечение работников средствами индивидуальной защиты, удаление человека на максимально возможное расстояние от источника ОВПФ	строительная, костюм хлопчатобумажн ый с пропиткой,
3	Повышенная запыленность воздуха и загазованность воздуха рабочей зоны	Обеспечение рабочих противопылевой спецодеждой, респираторами, очками	перчатки одноразовые, рукавицы рабочие
4	Падение предметов с высоты	Использование закрытых желобов для спуска строительного мусора, хранение предметов в специальных ящиках	хлопчатобумажн ые, кожаные ботинки, очки защитные, жилет сигнальный 2
5	Расположение рабочего места на значительной высоте относительно земли	Использование лесов, подмостей, люлек, предохранительных поясов	класса защиты

6.4 Обеспечение безопасности от пожара технического объекта

6.4.1 Определение опасных факторов пожара

Таблица 6.4.1 – Определение классов и опасных факторов пожара.

№ Участок,			Класс	Опасные	Сопутствующие
,	· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	Оборудование	пожа	факторы	проявления
п/п	подразделение		pa	пожара	факторов пожара
	А пинимотроти	Кран ДЭК-651,		Тепловой	Осколочные
1	Администрати 1 вно-бытовой	сварочный аппарат,	Класс	поток,	фрагменты,
корпус	электрический	A	пламя,	факторы взрыва	
	корпус	инструмент		искры	факторы взрыва

6.4.2 Разработка технических средств и организационных мероприятий по обеспечению пожарной безопасности заданного технического объекта

Таблица 6.4.2 – Технические средства обеспечения пожарной безопасности

Первичн ые средства пожарот ушения	Мобильн ые средства пожарот ушения	Стацион арные установк и системы пожарот ушения	Средс тва пожа рной автом атики	Пожарно е оборудов ание	Средства индивиду альной защиты и спасения людей при пожаре	Пожарный инструмент (механизиро ванный и немеханизир ованный)	Пожарны е сигнализа ция, связь и оповещен ие
Земля, песок, вода, огнетуш итель	Трактор, бульдозе р, прицеп	Пожарн ый гидрант	Отсут ствую т	Пожарны й гидрант, огнетуши тель жидкостн ой	Противог азы, СИЗ, эвакуаци онные пути	Ведро, лопата штыковая, лопата совковая, лом, топор, багор, песок	Сотовая мобильна я связь: 01, 101, 112

6.4.3 Организационные мероприятия по предотвращению пожара

Таблица 6.4.3 – Организационные мероприятия по обеспечению пожарной безопасности.

Наименование технологического процесса, используемого оборудования в составе технического объекта	Наименование видов реализуемых организационных мероприятий	Предъявляемые нормативные требования по обеспечению пожарной безопасности, реализуемые эффекты
Цех мясокомбината	Работа с электрооборудование м, использование сварочного оборудования, гидроизоляционные работы, монтаж плит перекрытия	Разрабатывается на основе требований Постановления Правительства Российской Федерации № 390 от 25 апреля 2012 года (с изменениями на 17 октября 2016 года) «О противопожарном режиме», а также СП 4.13130.2013 «Системы противопожарной защиты. Ограничение распространения пожара на объектах защиты. Требования к объемно-планировочным и конструктивным решениям» сохранение устойчивости здания или сооружения, а также прочности несущих строительных конструкций в течение времени, необходимого для эвакуации людей и др.

6.5 Обеспечение экологической безопасности технического объекта 6.5.1 Анализ негативных экологических факторов реализуемого производственно-технологического процесса и осуществляемой функциональной эксплуатации технического объекта с точки зрения обеспечения его экологической безопасности

Таблица 6.5.1 – Определение негативных экологических факторов технического объекта

Наименовани е технического объекта, производстве нно-технологичес кого процесса	Структурные составляющие технического объекта, производственнотехнологического процесса, энергетической установки, транспортного средства и т.п.	Негативное экологическое воздействие технического объекта на атмосферу	Негативное экологическ ое воздействие техническог о объекта на гидросферу	Негативное экологическое воздействие технического объекта на литосферу
Цех мясокомбинат а	Работа автотранспорта, монтаж перекрытия, сварочные работы, работа электрического инвентаря, газовой горелки	Попадание в атмосферу выхлопов от плитовоза, самоходного крана	Загрязнение растительно го слоя сточными водами от мойки колес	Неизбежное возникновение строительных отходов, выемка плодородного слоя почвы, отчуждение земель

6.5.2 Разработка мероприятий по снижению негативного антропогенного воздействия на окружающую среду

Таблица 6.5.2 – Разработанные организационно-технические мероприятия по снижению негативного антропогенного воздействия заданного технического объекта на окружающую среду.

Наименование технического объекта	Цех мясокомбината		
Мероприятия по снижению	Не допускать вырубку растительности,		
негативного антропогенного	рационализировать мероприятия выбросов		
воздействия на атмосферу	строительной пыли в атмосферу		
Мероприятия по снижению	Производить сток вод в специально отведенные		
негативного антропогенного	канализации, не допускать попадания сточных вод в		
воздействия на гидросферу	почву		
Мероприятия по снижению	Пратилистрати организарания й руграз атрантали нага		
негативного антропогенного	Предусмотреть организованный вывоз строительного		
воздействия на литосферу	мусора в разрешенные места		

Заключение к разделу «Безопасность и экологичность объекта»

- 1. В разделе «Безопасность и экологичность объекта» приведена характеристика технологического процесса монтажа сборных железобетонных многопустотных плит перекрытия, охарактеризованы основные технологические операции, указаны должности работников, выполняющих данную операцию, приведено оборудование и используемые материалы и вещества (таблица 6.1.1).
- 2. Выявлены при производственном процессе (монтаж железобетонных многопустотных плит перекрытия) и идентифицированы опасные факторы: движущиеся машины, передвигающиеся изделия, заготовки, материалы, повышенная запыленность воздуха и загазованность воздуха рабочей зоны, падение предметов с высоты, расположение рабочего места на значительной высоте относительно земли.
- 3. Разработаны методы и средства снижения профессиональных рисков, а именно обеспечение работников средствами индивидуальной защиты, средства защиты от падения с высоты, удаление человека на максимально возможное расстояние от источника ОВПФ. Подобраны средства индивидуальной защиты для работников (таблица 6.3.1).
- 4. Произведены мероприятия, направленные на обеспечение пожарной безопасности объекта и определён: класс пожара, опасные факторы пожара, разработаны меры, представленные в таблице 6.4.1. Технические средства и организационные меры приведены в таблице 6.4.2. Организационнотехнические мероприятия по пожарной безопасности данного объекта соответствуют действующим нормам (таблица 6.4.3).
- 5. Факторы, негативно влияющие на экологию, идентифицированы (таблица 6.5.1) и разработаны меры по обеспечению экологической безопасности.

Заключение

В результате выполнения данной работы были решены следующие задачи:

- проведен анализ информационных источников и нормативных документов по вопросу проектирования и строительства;
- запроектирована архитектурно-строительная часть проекта цеха мясокомбината;
 - произведен выбор конструкций здания;
 - рассчитан монолитный участок перекрытия;
- рассмотрена технология производства работ при монтаже металлических колонн;
- разработана последовательность организации строительного производства во время возведения подземной и надземной частей здания, составлен стройгенплан и сроки строительства;
 - рассмотрены вопросы безопасности и экологичности объекта;
 - подсчитана сметная стоимость строительства.

При разработке данной работы использованы актуальные нормативные документы, прошедшие изменения и дополнения в изданиях.

Список используемой литературы

- 1. Белецкий Б. Ф.Строительные машины и оборудование : справ. пособие / Б. Ф. Белецкий. Ростов н/Д : Феникс, 2002. 591 с.
- 2. Бадьин Г. М.Справочник строителя / Г. М. Бадьин, В. В. Стебаков. М. : ACB, 2007. 314 с.
- 3. Бондаренко, В.М. Примеры расчета железобетонных и каменных конструкций: учеб. пособие для вузов / В.М. Бондаренко, В.И. Римшин. изд. 2-е, доп.; Гриф МО. М.: Высш. шк., 2007. 567 с.
- 4. Дикман Л. Г.Организация строительного производства: учеб. для студ. вузов, обучающихся по спец. 290300 "Пром. и гражд.стр-во" / Л. Г. Дикман. Изд. 5-е, перераб. и доп.; Гриф УМО. М.: АСВ, 2006. 606 с.
- 5. Зинева Л. А.Нормы расхода материалов: земляные, бетонные, каменные работы: [справочник] / Л. А. Зинева. Ростов н/Д: Феникс, 2007. 155 с.
- 6. Зинева Л. А.Справочник инженера-строителя : общестроительные и отделочные работы: расход материалов / Л. А. Зинева. Изд. 12-е. Ростов н/Д : Феникс, 2008. 537 с.
- 8. Архитектура: учеб. для вузов / Т.Г. Маклакова [и др.]; под ред. Т.Г. Маклаковой; Гриф МО. М.: ACB, 2004. 468 с.
- 9. Теличенко, В.И. Технология возведения зданий и сооружений / В.И. Теличенко, О.М. Терентьев, А.А. Лапидус. Изд. 4-е; Гриф МО. М.: Высш. шк., 2008. 446 с.
- 10. Теличенко В.И. Технология строительных процессов: учеб. для вузов [в 2 ч.] Ч.1 / В.И. Теличенко, О.М. Терентьев, А.А. Лапидус. Изд-е 4-е; Гриф МО. М.: Высш. шк., 2008. 391 с.
- 11. Единые нормы и расценки на строительные, монтажные и ремонтностроительные работы. Сборники Е 1; Е 2-1; Е 2-2; Е-3; Е-4-1; Е-6; Е-7; Е-8; Е-11; Е-12; Е-17; Е-18; Е-19; Е-20-2; Е 22-1; Е 25; Е-35. М.: Стройиздат, 1988.

- 12. СП 50.13330.2012. Тепловая защита зданий. Введ. 2003-01-10. М.: ФГУП ЦПП, 2004. 26 с. (Система нормативных документов в строительстве).
- 13. СП 131.13330.2012. Строительная климатология. Введ. 1999-11-06. М.: ФГУП ЦПП, 2005.—74 с. (Система нормативных документов в строительстве).
- 14. СП 23-101-2004. Проектирование тепловой защиты зданий. Введ. 2004-06-01. М.: ФГУП ЦПП, 2004. 140 с. (Система нормативных документов в строительстве).
- 15. СП 12-135-2003. Безопасность труда в строительстве. Решения по охране труда и промышленной безопасности в проектах организации строительства и проектах производства работ. Введ. 2003-01-01. М.: Госстрой России, 2003. 12 с. (Система нормативных документов в строительстве).
- 16. СП 20.13330-2011. Нагрузки и воздействия. Введ. 2011-20-05. М.: Минрегион России, 2011.(Актуализированная редакция СНиП 2.01.07-85*).–96 с.
- 17. СП 48.13330.2011. Организация строительства. Введ. 2011-20-05. М.: Минрегион России, 2010. (Актуализированная редакция СНиП 12-01-2004). 21 с.
- 18. СП 52.13330.2011. Естественное и искусственное освещение. (Актуализированная редакция СНиП 23-05-95*). Введ. 2003-18-06. М.: ФГУП ЦПП, 2011. 74 с.
- 19. МДС 81-35.2004. Методика определения стоимости строительной продукции на территории Российской Федерации. Введ. 2004-09-03. М.: Госстрой России, 2004. 67 с.

- 20. СП 35-101-2001 Проектирование зданий и сооружений с учетом доступности для маломобильных групп населения. Общие положения.- Введ. 2001-16-06. М.: ГУП ЦПП, 1994. 83 с.
- 21. РД-11-06-2007. Методические рекомендации о порядке разработки проектов производства работ грузоподъемными машинами и технологических карт погрузо-разгрузочных работ / Федеральная служба по экологическому, технологическому и атомному надзору. Введ. 2007-01-07. 168 с.
- 22. МДС 81-35.2004. Методика определения стоимости строительной продукции на территории Российской Федерации. Введ. 2004-09-03. М.: Госстрой России, 2004. 67 с.
- 23.Положение о выпускной квалификационной работе / Решение ученого совета ТГУ № 993 от 24.03.2011 г. Тольятти, ТГУ, 2011.
- 24Филиппов, В.А. Проектирование конструкций железобетонных одноэтажных производственных зданий: учебное пособие / В.А. Филиппов. Тольятти, ТГУ, 2007. 193 с.
- 25. Кивилевич, Л.Б. Технология возведения зданий и сооружений: метод. указания к практическим занятиям по теме «Монтаж сборных ленточных фундаментов» / Л.Б. Кивилевич. Тольятти, ТГУ, 2007. 26 с.
- 26. Маслова, Н.В. Организация и планирование строительства: учебнометоди-ческое пособие / Маслова Н.В. Тольятти, ТГУ, 2012. 100 с.
- 27. Каюмова, З. М. Определение сметной стоимости зданий и сооружений. Нормативно-методическая основа для определения сметной стоимости в строительстве: метод. указания к курсовому и дипломному проектированию / З.М. Каюмова. – Тольятти, ТГУ, 2007. – 43 с.
- 28. Каюмова, З.М. Определение сметной стоимости зданий и сооружений. Составление смет базисно-индексным и ресурсным методами: метод. указания / З.М. Каюмова. Тольятти, ТГУ, 2007. 15.

Приложение А

Табл. А.2- Спецификация металлических колонн

Марка,	Обозначение	Наименование	Марка	Кол-во,	Macca,
позиция			металла	ШТ.	T
K-1	Серия 1.423.3-8	стальные колонны	C345-3	14	1,64
K-2	Серия 1.423.3-8	стальные колонны	C345-3	7	0,47

Табл. А.3- Спецификация металлических винтовых свай

Марка	Наименование	Диаметр ствола,	Длинна ствола,	Диаметр лопасти,	Кол-во, шт.	Масса,
CBC - 133	винтовая свая	133	6000	350	150	0,057

Табл. А.3- Спецификация металлических ростверков

Марка	Обозначение	Наименование мм.	Размеры А х В	Кол-во, шт.	Macca,
P2-55-30c-2	Серия 3.407- 115	металлический ростверк	1700 x 300	56	0,408

Табл.А.4- Спецификация металлических колонн фахверка

Марка,	Обозначение	Наименование	Марка	Кол-во,	Macca,
позиция			металла	шт.	T
КФ1	Серия 1.431.9-29с	колонны фахверка	C345-3	16	1,28
КФ2	Серия 1.431.9-29с	колонны фахверка	C345-3	11	1,21

Таблица А.5- Спецификация лестничных клеток

Марка,	Обозначение	Наименование	Кол-во,	Macca,
позиция			ШТ.	ΚΓ
ЛК1	Серия 1.1 51-4	ЛК 28-11-14	2	1420
ЛК2	Серия 1.1 52-5	ЛК 25-16-3	2	1200

Табл. А.6- Спецификация к схеме расположения ригелей

Марка,	Обозначение	Наименование	Кол-во,	Ласса,
позиция			ШТ.	ΚΓ
P1	Серия 1.020- 1/83	РДП 4.27-40	51	1180
P2	Серия 1.020- 1/83	ДП 4.57-40 ATV	40	2600

Табл. А.6- Спецификация к схеме расположения балок

Марка,	Обозначение	Наименование	Кол-во,	Ласса,
позиция			шт.	КГ
Б1	Серия 3.006.1-2.87	балка	11	0,05
БК1	Серия 3.006.1-2.84	балка	2	0,8
БТ1	Серия 3.006.1-2	балка	2	0,12

Табл. А.7- Спецификация элементов к схемам расположения плит перекрытия

Марка,	Обозначение	Наименование	Кол-во,	Macca,
позиция			ШТ.	КΓ
]	Плиты перекрытия	,	
П1	ТПР 576-007-85	ПР60.201,4	9	4020
П2	ТПР 576-007-85	ПР30 201,4	1	2080
П3	1.141-1 вып. 64	ПК 60.15-8AIVT	10	2800
П4	1.141-1 вып. 64	ПК 60.12-8AIVT	31	2100
П5	1.141-1 вып. 64	ПК 57.15-8AIVT	6	2675
П6	1.141-1 вып. 64	ПК 57.12-8AIVT	6	2000
П7	1.141-1 вып. 64	ПК 57.12-8AIVT	2	1650
П8	1.141-1 вып. 60	ПК 30.15-8Т	2	1425
П9	1.141-1 вып. 60	ПК 30.12-8Т	7	1080
П10	1.141-1 вып. 60	ПК 30.10-8Т	3	882
	M	Іонолитные участки		
УМ1	183.01.00-УКПГ-47-865	УМ1	1	93,32
УМ2	83.01.00-УКПГ-47-865	УМ2	2	93,32
УМ3	83.01.00-УКПГ-47-865	УМ3	1	93,32
УМ4	83.01.00-УКПГ-47-865	УМ4	1	93,32
УМ5	83.01.00-УКПГ-47-865	УМ5	1	168,91
УМ6	83.01.00-УКПГ-47-865	УМ6	1	93,32
УМ7	83.01.00-УКПГ-47-865	УМ7	1	73,64

Таблица А.8 – Спецификация элементов заполнения проемов

Поз	Обозначение	Наименование	Кол-во,	Macca,
			ШТ	КГ
1	1.435.2-28 вып.3	Ворота ВРС42 х 42- УХЛ1	1	968,0
	1.436.2-22 вып.3	Дверь ДМП 21 x 18/0,75-Б	1	136,7
3	1.436.2-23 вып.1	Дверь ДРО 10 - 21	3	90,5
4	1.436.2-22 вып.2	Дверь ДМП 21 x 10/0,75-Б	5	87,5
5		Дверь ДГ 21- 13	2	
6		Дверь ДГ 21- 10	4	
6*	ГОСТ 6629-88	Дверь ДГ 21- 10Л	3	
7	10010029-88	Дверь ДГ 21- 7	7	
7*]	Дверь ДГ 21-7Л	1	
8		Дверь ДГ 21- 9	4	
9	1.436.2-22 вып.3	Дверь ДМП 21x14/0,75- Б	7	118,3
ОК1		ΟΠ Γ2 1760x1770 (4M ₁ - 8-4M ₁ -8-4M ₁)	17	
ОК2	ГОСТ 30674-99	ΟΠ Γ2 1760x1770 (4M ₁ - 8-4M ₁ -8-4M ₁)	1	
ОК3		ORI70/SI – 1990 x 990	2	
	ГОСТ 30673-99	Подоконник ПВХ, белый,150мм		
		L= 1800 мм	7	

Табл. А.9 - Экспликация полов

№ помещения	Гип пола	Конструкция пола	S, m ²
3,9,16,17	A	Покрытие-плитка «керамический гранит» по ГОСТ 6787-2001- 8мм на цементно-песчаном растворе М150; Стяжка из цементно-песчаного раствора М150-70мм; Полистеролбетон (γ=200кг/м³) ГОСТ Р 51263-99-360мм; Плита перекрытия – 200мм	61,21
11,12	Б	Керамическая-плитка по ГОСТ 6787-2001- 6мм на цементно-песчаном растворе М150; Гидроизоляция - мастика Гиперруф 270; Стяжка из цементно-песчаного раствора М150-60мм; Полистеролбетон (γ=200кг/м³) ГОСТ Р 51263-99-360мм; Плита перекрытия – 200мм	3,81
1	В	Покрытие: плитка керамическая ГОСТ 6787-2001 – 9 мм Цементно-песчаный р-р М 150 – 25 мм Гидроизоляция: 4 слоя Изола (ГОСТ 10226-79) -5мм Ц/П стяжка М150 – 20 мм Подстилающий слой: бетон В7,5 – 20 мм Основание: ж/б плита – 220 мм	145,8
2,48,14,15	Γ	Покрытие: цементно-песчаный p-p M100 – 20мм Подстилающий слой: бетон B7,5 – 60 мм Основание: ж/б плита – 220 мм	179,6 3
10,13	Д	Покрытие: Штучный паркет по ГОСТ 8621-85-16 мм Быстротвердеющая мастика -1 мм Ц/П стяжка $M150-15$ мм Основание: ж/б плита -220 мм	27,57
18,19,20,25	Е	Покрытие-плитка «керамический гранит» по ГОСТ 6787-2001- 8мм на цементно-песчаном растворе М150; Стяжка из цементно-песчаного раствора М150-70мм; Плита перекрытия — 200мм	104,5
27,28,30,32,33 ,35	Ж	Керамическая-плитка по ГОСТ 6787-2001- 6мм на цементно-песчаном растворе М150; Гидроизоляция - мастика Гиперруф 270; Стяжка из цементно-песчаного раствора М150-60мм; Плита перекрытия — 200мм	19,12
2124,29,31, 31.1,31.2,31.3, 36	И	Покрытие: линолеум по ГОСТ 18108 – 6 мм Быстротвердеющая мастика – 1 мм Ц/П стяжка М150 – 20 мм Подстилающий слой: бетон В7,5 – 53 мм Основание: ж/б плита – 220 мм Покрытие: цементнопесчаный р-р М100 – 20мм	145,9

Приложение Б



Изополя напряжений по Мх Единицы измерения - (т*м)/м

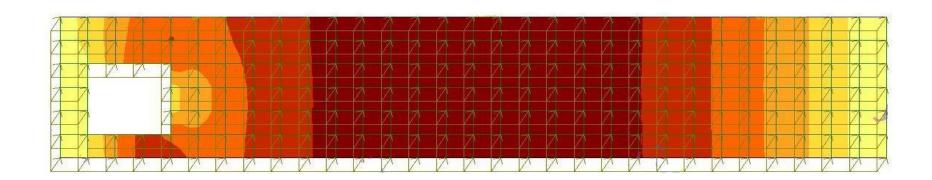
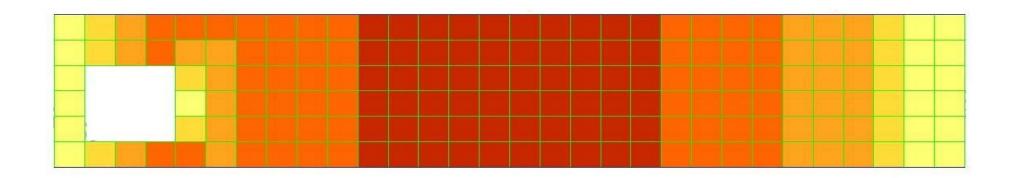




Рисунок 1 — Загружение. Изополя напряжений по Mx. Единицы измерения — $({\scriptscriptstyle T^*M})$ /м

		s200d4	s200d5	s200d6	s200d8	s200d10	s200d12	s200d14
cm2/m	0	0.63	0.98	1.41	2.51	3.92	5.65	7.69

Площадь арматуры на 1 пм по оси Х у нижней грани; максимум в элементе 87





Приложение В Таблица В1 – Требования к качеству и приемке работ

Этап работ	Контролируемые операции	Метод и средства контроля	Документация	
Подготовител	Соответствие геометрических размеров проектным, наличие внешних дефектов	Визуальный, стальной метр	Паспорта (сертификаты), общий журнал работ, акт освидетельствования	
ьные работы	Правильность расположения закладных деталей, монтажных петель	Визуальный	освидетельствования (приемки) ранее выполненных работ	
Монтаж плит покрытия	Соответствие марки раствора проекту, толщина слоя раствора	Визуально		
	Соответствие площади опирания. Положения плит в плане, плотность примыкания к опорной поверхности, правильность технологии монтажа	Визуально	Общий журнал работ	
Пруголича	Качество антикоррозийного покрытия	Визуально	Акт освидетельствования	
Приемка выполненных	Качество замоноличивания стыков	Визуально	скрытых работ, исполнительная	
работ	Инструментальная проверка монтажного горизонта	С помощью нивелира	геодезическая схема, акт приемки работ	

 $\label{eq: 1.1} \mbox{Приложение } \Gamma$ Таблица $\Gamma 2$ – Потребность в изделиях, материалах, конструкциях

		Работы		Изделия, ко	Изделия, конструкции, материалы			
	Выполняемые работы	Един. Изм.	Колич-во (объем)	Изделие, конструкция, материал	Един. изм.	Вес единиц ы	Потреб ность	
1	2	3	4	5	6	7	8	
	Монтаж стальных колонн	1 шт.	211	Балка 40К2 h=7,75м Балка 30К1 h=6,85м Трубы стальные Ø245 × 10 h=9,45м	шт. т шт. т	1 1,28 1 0,58 1 0,55	78 99,84 24 13,92 13 7,15	
2	Монтаж портальных связей	1 шт.	20	Связи из труб стальных Ø245 × 10	т	1 0,93	20 18,6	
3	Монтаж горизонтальных связей	1 шт.	89	Уголки равнополочн ые	т т	1 0,163	89 14,5	
4	Монтаж	1 шт.	204	Трубы				

1	2	3	4	5	6	7	8
	горизонтальных			стальные	шт.	1	130
	распорок			Ø127 × 5	T	0,90	11,7
				L=6м;	шт.		7.4
				Ø159 × 6		_1	74
				L=6м	T	0,136	10,06
5	Монтаж	1 шт.	235	Балки	шт.	1	39
	металлических			двутавровые	T	1,98	77,22
	ригелей			80Бc1, L=12м;			
				Швеллеры	IIIT	1	21
				горячекатанные	шт.	0,1	2,1
				20П, L=6м;	T	-,-	
				Балки	шт.	1	117
				двутавровые	т	0,49	57,33
				35Ш2, L=6м;	•		
				Швеллеры	шт.	1	20
				горячекатанные	Т	0,096	1,92
				2 С 18П, L=6м;		-,	_,
				Швеллеры			

				горячекатанные 2 С 27, L=6м;	<u>шт.</u> т	1 0,162	12 1,94
				Балки двутавровые 70Бс1, L=12м; Швеллеры горячекатанные	<u>ШТ.</u> Т <u>ШТ.</u> Т	1 1,55 1 0,12	12 18,6 14 1,68
6	Укладка плит перекрытия	1 шт.	605	18П, L=6м ПК 60.15	шт.	1 2,8	529 1481,2
	1 · F			ПК 30.15	<u>шт.</u> т	1 1,4	34 47,6
				ПК 60.12	<u>шт.</u> т	1 2,1	18 37,8
				ПК 39.15	<u>шт.</u> т	1 1,83	8 14,64
				ПК 39.12	<u>шт.</u> т	1 1,56	2 3,12
				ПК 54.09	<u>шт.</u> т	1 2,1	6 12,6

1	2	3	4	5	6	7	8
6				ПК 27.15	шт.	1	4
					T	1,29	5,16
				ПК 54.15	<u>шт.</u> т	1	4
					1	2,5	10
7	Устройство	1m^3	53,91	Опалубка	m ²	1	298,4
	монолитных			дерево-	т	0,012	3,58
	участков			металлическая			
				Арматура	КГ	-	4851,9
				Бетон			
				$\gamma = 2400 \frac{\text{Kr}}{\text{M}^3}$	M ³	1	53,91
				, M ₂	Т	2,4	129,38
8	Заливка швов плит	100м шва	25,1	Цементно-	_		
	перекрытия			песчаный раствор	M ³	1	0,125
				$\gamma = 1600 \frac{\text{Kr}}{\text{M}^3}$	T	1,6	0,2
9	Сборка	1	36	Отправочные			

	стропильных ферм из прокатного профиля	отправочный элемент		элементы из уголков L75×6 L90×7 L100×7 L125×8 L140×10 L180×11	шт.	1 2,29	36 82,44
10	Устройство цоколя из керамзитобетонных блоков	1 m ³	29,68	Блоки керамзитобетонные $ \gamma = 1050 \frac{\text{кг}}{\text{м}^3} $	м ³ т	1 1,1	29,68 32,64
11	Устройство цоколя из кирпича	1 m ³	24,62	Кирпичи одинарные керамические $\gamma = 1400 \frac{\text{кr}}{\text{м}^3}$	<u>м</u> ³ т	1 1,4	24,62 34,46
12	Устройство наружных стен из керамзитобетонных блоков	1 m ³	889,8	Блоки керамзитобетонные $\gamma = 1050 \frac{\kappa \Gamma}{\text{м}^3}$	м ³ т	1 1,1	889,8 978,78
13	Устройство наружных стен из кирпича	1 m ³	52,5	Кирпичи одинарные керамические $\gamma = 1400 \frac{\kappa \Gamma}{\text{м}^3}$	<u>м</u> ³ т	1 1,4	52,5 73,5

1	2	3	4	5	6	7	8
14	Устройство внутренних стен из кирпича	1 m ³	1566,6	Кирпичи одинарные керамически е $\gamma = 1400 \frac{\text{кг}}{\text{м}^3}$	<u>м</u> ³ т	1 1,4	1566,6 2193,24
15	Устройство крыльца	1 m ³	1043,2	Опалубка деревометал лическая Арматура	$\frac{M^2}{T}$ KG $\frac{M^3}{T}$	1 0,012 - 1 2,4	339,77 4,08 93889 1043,2 2503,68
16	Установка железобетонн ых лестничных маршей	1 шт.	57	Лестничные марши ЛМ 15.14 ЛМ 15.18	<u>шт</u> т <u>шт</u> т	1 1,95 1 2,06	47 91,65 12 24,72

17	Установка железобетонн ых лестничных площадок	1 шт.	53	Лестничные площадки ЛП 28.17 ЛП 31.13	<u>шт</u> т <u>шт</u> т	1 1,1 1 1,14	47 51,7 6 6.84
18	Установка ограждений пандусов и лестничных клеток	1м	703,9	Трубы стальные Ø30	M T	1 0,0014	6,84 703,9 0,985
19	Установка металлически х лестниц	1т	4	Лестницы металлическ ие	Т	1 0,4	10 4
20	Установка стеновых панелей типа «сэндвич»	100 м ²	17,69	Сэндвич панели с минватой $\delta = 150$ мм	M ² T	0,026	1769 45,99
21	Устройство вентилируемо го фасада	100 м ²	23,26	Вентилируе мый фасад с утеплителем $\delta = 80$ мм	M ² T	1 0,015	2326 34,89

1	2	3	4	5	6	7	8
22	Установка	100 м ²	40,36	Стальной	м ²	1	4036
	стального профнастила кровли			профнастил Н75	T	0,008	32,28
23	Устройство	100 m^2	40,36	Полипропиленовая	M ²	1	4036
	пароизоляции			пленка	КГ	0,096	387,45
24	Устройство	100 м ²	40,36	Минераловатные	M ²	_ 1	4036
	теплоизоляции			плиты 2 слоя $\delta = 90 + 40$ мм	Т	0,023	92,83
25	Устройство	100 м ²	40,36	Изоэласт К-ЭКП-	m ²	1	4036
	гидроизоляции			4,0	Т	0,005	20,18
26	Остекление	100м ²	2,28	Ленточное	M ²	1	228
	кровли			остекление	Т	0,02	4,56

Таблица Г.3 – Ведомость монтажных приспособлений

№	Монтируем	Macca	Грузозахват	Схема	Характе	ристики	Высота
Π/Π	ый элемент	элемент	ное				строповк
		а, т	устройство,		Грузоп	Macca,	И
			его марка		одъемн	T	

				ость, т		
1	Ферма стальная (наиболее тяжелый и удаленный по длине элемент)	4,6т	Универсаль ная траверса ТР.20-5	20	0,5	1
2	Стойка стальная (самый удаленный по высоте элемент)	0,5	Строп канатный одноветвево й 1СК-2,0	2	0,052	1,7
			Строп канатный СКП-1,0	1,0	0,045	1,5

Таблица Г4 – Ведомость трудовых затрат и времени работы машин

№ п/п	Выполняемые работы		§ ЕНиР	Норм врем		Тру	довые зат	раты	Рекомендуемый ЕНиР состав звена
		Един. изм		Человеко-час	Машино-час	Объем работ	Человеко-дн	Машино-см	
1	2	3	4	5	6	7	8	9	12
				I Надземі	ная часть				
1	Монтаж стальных колонн	1 шт.	E5-1-9	3,5	0,75	209	91,44	19,59	Монтажники конструкций 6 разр. – 1, 4 " – 2, 3 " – 1 Машинист крана 6 разр 1
2	Монтаж портальных связей	1 шт.	E5-1-6	7,6	1,1	20	19	2,75	Монтажники конструкций 6 разр. – 1, 4 " – 2, 3 " – 1 Машинист крана 6 разр 1
3	Монтаж горизонтальных связей	1 шт.	E5-1-6	0,64	0,21	89	7,12	2,3	Монтажники конструкций 6 разр. – 1, 4 " – 2, 3 " – 1 Машинист крана 6 разр 1
4	Монтаж горизонтальных распорок	1 шт.	E5-1-6	0,33	0,11	204	8,4	2,8	Монтажники конструкций 6 разр. – 1, 4 " – 2, 3 " – 1 Машинист крана 6 разр 1

1		2	3	4	5	6	7	8	9	10
5	Монтаж ригело	ей	1 шт.	E5-1-6	1,3	0,43	235	38,18	12,6	Монтажники конструкций 6 разр. – 1, 4 " – 2, 3 " – 1 Машинист крана 6 разр 1
6	Укладка плит и площадью до 1	перекрытия 10 м ²	1 шт.	E4-1-7	0,72	0,18	559	50,31	12,58	Монтажники конструкций 4 разр. – 1, 3 " – 2, 2 " – 1 Машинист крана 6 разр 1
7	Укладка плит и площадью до 5		1 шт.	E4-1-7	0,56	0,14	46	3,22	0,81	Монтажники конструкций 4 разр. – 1, 3 " – 2, 2 " – 1 Машинист крана 6 разр 1
		Устройство опалубки	1 m ²	E4-1-34	0,4	-	298,4	14,92	-	Плотник 4 разр 2 2 " – 1
8	Устройство монолитных участков	Вязка арматуры	1т	E4-1-46	13,5	-	4,85	8,18	-	Арматурщик 4 разр 2 2 " – 1
		Укладка бетонной смеси	1 m ³	E4-1-49	0,33	-	53,91	2,22	-	Бетонщик 4 разр 2 2 " – 1
		Разборка опалубки	1 m ²	E4-1-34	0,1	-	298,4	3,73	-	Плотник 4 разр 2 2 " – 1
9	Заливка швов перекрытия	плит	100м шва	E4-1-26	4	-	25,1	12,55	-	Монтажник конструкций 4 разр 2 3 " – 1

1		2	3	4	5	6	7	8	9	10
10	Сборка стропи прокатного про	льных ферм из офиля	1 эл.	E5-1-3	0,73	0,15	24	2,19	0,45	Монтажники конструкций 6 разр. – 1, 4 " – 2, 3 " – 1 Машинист крана 6 разр 1
11	Монтаж строп прокатного про	ильных ферм из офиля	1 шт.	E5-1-6	10,21	1,46	12	15,3	2,19	Монтажники конструкций 6 разр. – 1, 4 " – 2, 3 " – 1 Машинист крана 6 разр 1
12	Устройство цо керамзитобето		1 m ³	E3-6	2,4	-	29,68	8,9	-	Каменщик 3 разр 2
13	Устройство цо	коля из кирпича	1 m ³	E3-3	2,3	-	24,62	7,07	-	Каменщик 3 разр 2
14	Кладка наружн керамзитобето		1 m ³	E3-6	2,4	-	889,8	266,94	-	Каменщик 3 разр - 2
15	Кладка наружн кирпича	ных стен из	1 m ³	E3-3	2,8	-	52,5	18,37	-	Каменщик 3 разр 2
16	Кладка внутре кирпича	нних стен из	1 m ³	E3-3	3,7	-	1566,6	724,55	-	Каменщик 3 разр 2
	•	Устройство опалубки	1 m ²	E4-1-34	0,4	-	339,77	16,98	-	Плотник 4 разр 2 2 " – 1
16	Устройство крыльца	Установка арматурных каркасов	1 каркас	E4-1-46	2,4	-	31,26	75,02	-	Арматурщик 4 " – 2, 2 " – 1

1		2	3	4	5	6	7	8	9	10
		Укладка бетонной смеси	1 m ³	E4-1-49	0,33	-	1043,2	43	-	Бетонщик 4"-2 2"-1
		Разборка опалубки	1 m ²	E4-1-34	0,1	-	339,77	4,24	-	Плотник 4"-2 2"-1
17	Устройство	Установка железобетонных лестничных маршей массой до 4,5т	1 шт.	E4-1-10	2,8	0,7	59	20,65	5,16	Монтажники конструкций 4 разр. – 2, 3 " – 1, 2 " – 1 Машинист крана 6 разр 1
	лестниц	Установка железобетонных лестничных площадок массой до 2,5т	1 шт.	E4-1-10	2,2	0,55	53	14,58	3,64	Монтажники конструкций 4 разр. – 2, 3 " – 1, 2 " – 1 Машинист крана 6 разр 1
18			1т	E5-1-10	5,1	1,3	4	2,55	0,65	Монтажники конструкций 4 разр. – 1, 3 " - 1 Электросварщик 4 разр. – 1 Машинист крана 6 разр 1
19	Установка ограждений		1м	E4-1-11	0,55	-	703,9	48,39	-	Монтажники конструкций 4 разр. – 1 Электросварщик 3 разр. – 1
20	Установка стеновых панелей типа «сэндвич» картой площадью до 30м ²		1 карта	E5-1-23	7,8	1,94	60	58,5	14,55	Монтажники конструкций 5 разр. – 1, 4 " – 2, 3 " – 1 Машинист крана 6 разр 1

1	2	3	4	5	6	7	8	9	10
21	Устройство вентилируемого	1 карта	E5-1-23	7,8	1,94	67	65,32	16,24	Монтажники конструкций
	фасада картой площадью до								5 pasp. – 1, 4 " – 2, 3 " – 1
	30M^2								Машинист крана
									6 разр 1
	,				Кровля	•	_		
22	Установка стального	100 м ²	E5-1-20	2	0,5	40,36	10,09	2,5	Монтажники конструкций
	профилированного настила								5 pa3p. – 1, 4 " – 1, 3 " – 2
	кровли								Машинист крана
		2							6 разр 1
23	Устройство пароизоляции	100 m^2	E7-13	6,7	-	40,36	33,8	-	Изолировщик
									3 разр 1
									2 " - 1
24	Variational	100 - 2	E7-14	5		40.26	25.22		Hearyman
24	Устройство теплоизоляции	100 м ²	E/-14	5	-	40,36	25,23	-	Изолировщик
									3 pasp 1 2 " - 1
25	Varnavarna py mayaa nguyyy	100 м ²	E7-3	9,7		40,36	19.02		
23	Устройство гидроизоляции	100 M	E/-3	9,7	-	40,30	48,93	-	Кровельщик
									4 pasp 1 3 " - 1
26	Остекление кровли	100 м ²	E6-13	16	8	2,28	4,56	2,28	Плотник 3р-1
20	Остекление кровли	100 M	E0-13	10	O	2,20	$\Sigma = 1775,52$	$\Sigma = 101,32$	тлотник эр-т
	Направринации в работу 100/						284,08	2 -101,32	
	Непредвиденные работы, 10%						,	101.22	
	Bcero:						2059,6	101,32	

Таблица Г.5 – Ведомость временных зданий

Наименование	Количе	Норма	Площадь	Площадь	Размер,	Кол	Характерист
зданий	ство	площа	расчетная	принима	M	-во	ика
	работн	ДИ	Sp, м ²	емая Ѕф,		зда	
	иков			M^2		ний	
		1. (Служебные п	омещения			
Прорабская	6	3	18	18	6,7×3×3	1	шифр 31315
Гардеробная	30	0,9	27	28	9×3×3	1	шифр 31315
на 10 чел.							
Диспетчерский	1	7	21	21	7,5×3,1×	1	шифр5055-9
пункт					3,4		
		2. Сани	тарно-бытов	ые помеще	ния		
Душевая на 6	30.50%	0,43	6,45	24	9×3×3	1	шифр
чел.	=15						ГОССД-6
	-13						
Комната для	30	1	30	16	6,5×2,6×	1	шифр 4078-
обогрева,					2,8		100-
приема пиши,							00.000.СБ
сушки одежды,							
отдыха							
Туалет на 6	30	0,07	2,1	24	9×3×3	1	шифр ГОСС
очков							T-6
		3. Про	изводственн	ые помещен	ия		
Мастерская	-	-	-	20	5×4	1	-
		4.	Складские по	омещения			
Кладовая	-	-	-	25	5×5	1	-
объектная							

Таблица Г.6 – Ведомость потребности в складах

Материалы,	Продолжительн	Потре	бность в	Pe	зерв материала		<i>F</i> склада		Способ		
конструкции,	ость		ypcax						хранения		
изделия	использования,	общая	в сутки	На	Колич-	Норма	$F_{\text{пол}}, \mathbf{M}^2$	$F_{\text{общ}}, \text{м}^2$			
	дни			сколь	во $Q_{\mathtt{зап}}$	на 1 м ²		,			
				ко	- 5411						
				дней							
1	2	3	4	5	6	7	8	9	10		
Склады открытые											
Сталь	14	281,7 т	281,7:14=	2	20,12·2·1,1·1,3=	1,4 т	57,5:1,4=	41,07· 1,2=	навалом		
прокатная			20,12 т		57,5 т		41,07	49,28			
сортовая											
Стальные	12	58,86 т	58,86:12=	2	5.2.1,1.1,3=	0,5 т	14,3:0,5= 28,6	28,6·1,2=	в штабелях		
конструкции			5 т		14,3 т			34,32			
Фермы	4	$10,57 \text{ m}^3$	10,57:4=2,6	2	2,6·2·1,1·1,3=	0,3 м ³	7,44:0,3= 24,8	24,8·1,5=	в вертикаль-		
			M^3		$7,44 \text{ m}^3$			37,2	НОМ		
									положении		
Кирпич в	24	821860	821860:24=	2	34245·2·1,1·1,3=	400 шт.	97941: 400=	244,85·1,25	штабель в 2		
пакетах на		ШТ.	34245 шт.		97941 шт		244,85	= 306,06	яруса		
поддонах											
Блоки	17	919,48	919,48:17=	2	54,1·2·1,1·1,3=	$2,5 \text{ m}^3$	154,73:2,5=	61,89·1,3=	вертикально		
бетонные		\mathbf{M}^3	54,1 м ³		$154,73 \text{ m}^3$		61,89	80,46			
Ж/б плиты	6	644.8 m^3	644,8:6=	2	107,47·2·1,1·1,3=	1,0 м ³	307,36:1,0=	307,6·1,25=	в штабелях		
перекрытий			$107,47 \text{ m}^3$		$307,36 \text{ m}^3$		307,36	384,5			
и покрытий			,		,		,	ŕ			
Лестничные	4	69,96 м ³	69,96:4=	2	17,49·2·1,1·1,3=	$2,0 \text{ m}^3$	50,02:2,0=	25,01·1,3=	в штабелях		
площадки и			$17,49 \text{ m}^3$		$50,02 \text{ m}^3$		25,01	32,5			
марши			,		,		ĺ	ĺ			

1	2	3	4	5	6	7	8	9	10				
Опалубка	12	638,17	638,17:12=	2	53,18·2·1,1·1,3=	20 м ²	152,09:20=	7,6·1,5= 11,4	в штабелях				
(щиты)		M^2	$53,18 \text{ m}^2$		152,09 м ²		7,6						
Арматура	12	98,73 т	98,73:12=	2	8,23·2·1,1·1,3=	1,2т	23,54:1,2=	19,6.1,2=	навалом				
			8,23 т		23,54 т		19,6	23,52					
Песок. щебень,	16	1097,24	1097,24:16=	2	68,58·2·1,1·1,3=	2,0 м ³	196,14:2,0=	98,07·1,15=	навалом				
гравий		\mathbf{M}^3	$68,58 \text{ m}^3$		196,14 м ³		98,07	112,78					
								$\Sigma = 1072,02$					
	Склады закрытые												
Сталь	2	32,28 т	32,28:2=	2	16,14·2·1,1·1,3=	6 т	46,16:6=7,69	7,69·1,2=	в пачках				
кровельная			16,14 т		46,16 т			9,23					
Цемент в	16	1206,96	1206,96:16=	2	75,4·2·1,1·1,3=	1,3 т	215,6:1.3=	165,8·1,2=	в штабелях				
мешках		Т	75,4 т		215,6 т		165,8	198,96					
Панели типа	7	4095 m^2	4095:7=585	1	585.1.1,1.1,3=	4 m ²	836,55:4=	209,14·1,2=	в штабелях				
«сэндвич»,			M^2		$836,55 \text{ m}^2$		209,14	250,97					
вентилируемый													
фасад													
Минераловатные	3	4036 м ²	4036:3=	1	1345,3·1·1,1·1,3=	4 m^2	1923,78:4=	480,95·1,2=	в штабелях				
плиты			1345,3 м ²		1923,78 м ²		480,95	577,14					
Стекло оконное	2	228 m^2	228:2=114	2	228·2·1,1·1,3=456	200 m^2	456:200=2,28	2,28·1,6=3,6	в ящиках в				
листовое			M^2		M^2				вертикальном				
									положении				
								$\Sigma = 1039,9$					
					Навес								
Паро-,	7	20,21 т	20,21:7=	2	2,88·2=5,76 т	0,8	5,76:0,8=7,2	7,2.1,35=9,72	в штабелях				
гидроизоляция			2,88 т										
								$\Sigma = 9,72$					

Таблица Г.7 – Ведомость установленной мощности потребителей электроэнергии

No	Наименование	Един.	Установ.	Кол-во	Общ.
Π/Π	потребителей	изм.	мощность, кВт		установленная
					мощность
1	Кран	ШТ.	40	2	80
	самоходный				
	ДЭК 631				
2	Автопогрузчик	ШТ.	7,0	1	7,0
3	Растворонасосы	ШТ.	4,0	2	8,0
	СО-49Б				
4	Вибратор Н-22	ШТ.	0,5	2	1,0
5	Виброрейка СО-	ШТ.	0,6	2	1,2
	47				
6	Сварочный	ШТ.	54	2	108
	аппарат СТЕ-24				

В таблице Г.8 представлена потребная мощность внутреннего освещения.

No	Потребители	Ед.	Удельн.	Норма	F	Потребная
Π/Π	энергии	изм.	мощность,	освещения,		мощность,
			кВт	люкс		кВт
1	Контора прораба	100 _M ²	1	75	0,18	0,18
2	Гардеробная на 10 чел.	100 m ²	1	50	0,18	0,18
3	Диспетчерский пункт	100 m ²	1	75	0,21	0,21
4	Душевая на 6 чел.	100 m ²	0,8	50	0,24	0,19
5	Комната для обогрева, приема пиши, сушки одежды, отдыха	100 _M ²	0,8	75	0,16	0,13
6	Туалет на 6 очков	100 m ²	0,8	-	0,24	0,19
7	Мастерская	100 m ²	1,0	50	0,20	0,20
8	Кладовая объектная	100 m ²	1,2	15	0,25	0,30
			Итого мощн	ость внутренн	него освещения:	$\Sigma = P_{\text{oh}} = 1,58$

Приложение Д

Таблица Д1.

№	Номера	Наименование глав,	аименование глав, Сметная стоимость, тыс. руб.						
п.п.	сметных	объектов, работ и затрат	строительн	монтаж-	Обор	Пр	Общая сметная стои-		
	расчётов	, , , , , , , , , , , , , , , , , , ,	ых	ных работ	удо,,	0-	мость, тыс.		
	и смет		22	moor	мебе	чи	руб.		
					ли и	X	P) o.		
					инве	зат			
					НТ	рат			
						_			
1	2	3	4	5	6	7	8		
1		<u>Глава 2.</u> Основные							
		объекты строительства.							
		Общестроительные							
	OC-02-01	работы	17363,227				17363,227		
		Внутренние							
	OC-02-02	инженерные системы	1458,401	1029,922			2488,323		
2		<u>Глава 7.</u>							
	OC-07-01	Благоустройство и							
		озеленение территории	909,078				909,078		
		Итого по главам 1-7	19730,706	1029,922			20760,628		
3		Глава 8.							
		Временные здания и							
	ГСН 81-	сооружения.	217,038	11,33			228,368		
	05-01-	1,1% от стоимости	ŕ	ŕ			ŕ		
	2001	CMP.							
		Итого по главам 1-8	19947,744	1041,252			20988,97		
4	Приказ	Глава 10.							
	Федераль	Содержание службы							
	ного	заказчика-застройщика	239,373	12,495			251,868		
	агентства	строящегося здания.	,	ŕ			,		
	по	1,2% (гл.1-9)							
	строител								
	ьству и								
	ЖКХ								
5	МДС 81-	Глава 12.							
	35.2004	Авторский надзор	39,895	2,083			41,978		
	п.4.9в	0,2% (гл.1-9)	, -	, -			, -		
	Расчет	Проектные работы	1310,202				1310,202		
		Итого по главам	21537,214	1055,83			22593,044		
		1-12		1000,00			,		
6	МДС 81-	Резерв средств на	430,744	21,117			451,861		
	35-2004	непредвиденные работы		,_,			152,551		
	п.4.9в	и затраты							
	11, 1, 7, 0	3% (гл.1-12)							
		Итого	21967,958	1076,947			23044,905		
		НДС 18%		20,0,011			4148,083		
		Всего по смете					27192,988		
		Deci o no emere			l		21172,700		

Таблица Д2-Общестроительные работы

№	Код УПСС	Наименование работ и затрат	Расч.	Кол-во	Показатель УПСС, руб/м ³	Общая стоимость, руб.			
1	3.3-112	Подземная часть	1 m ³	3931	259	1018129			
2	3.3-112	Каркас (колонны, перекрытия, покрытие, лестницы)	1 m ³	3931	2555	10043705			
3	3.3-112	Стены	1 m ³	3931	533	2095223			
4	3.3-112	Кровля	1 m ³	3931	221	868751			
5	3.3-112	Заполнение проемов	1 m ³	3931	200	786200			
6	3.3-112	Полы	1 m ³	3931	344	1352264			
7	3.3-112	Внутренняя отделка (стены, потолки)	1 m ³	3931	179	703649			
8	3.3-112	Прочие строительные конструкции и общестроительные работы	1 m ³	3931	126	495306			
Итого по смете:									

Таблица Д3. Внутренние инженерные системы и оборудование

№	Код УПСС	Наименование работ и затрат	Расч. ед.	Кол-во	Показатель УПСС, руб/м ²	Общая стоимость, руб.				
1	3.2-112	Отопление, вентиляция, кондиционирование	1 m ³	3931	143	562133				
2	3.2-112	Горячее, холодное водоснабжение, внутренние водостоки, канализация, газоснабжение	1 м ³	3931	136	534616				
3	3.2-112	Электроснабжение, электроосвещение	1 m ³	3931	218	856958				
4	3.2-112	Слаботочные устройства	1 m ³	3931	44	172964				
5	3.2-112	Прочие	1 m ³	3931	92	361652				
	Итого по смете:									

Таблица Д4. Благоустройство, озеленение

№	Код показателя УПВР	Наименование работ и затрат	Расч. ед.	Кол- во	Показатель по УПСС, руб/м ²	Общая стоимость, руб.			
1	3.1-001-004	Асфальтобетонное покрытие площадок с щебеночн0-песчаным основанием	1 m ²	202	1239	250278			
2	3.1-05-001	Площадка для парковки машин	1 m ²	360	1830	658800			
	Итого:								