## МИНИСТЕРСТВО ОБРАЗОВАНИЯ И НАУКИ РОССИЙСКОЙ ФЕДЕРАЦИИ

# федеральное государственное бюджетное образовательное учреждение высшего образования

«Тольяттинский государственный университет»

<u>АРХИТЕКТУРНО-СТРОИТЕЛЬНЫЙ ИНСТИТУТ</u> Кафедра «Промышленное и гражданское строительство»

#### 08.03.01 Строительство

(код и наименование направления подготовки, специальности)

## Промышленное и гражданское строительство

(направленность (профиль))

#### БАКАЛАВРСКАЯ РАБОТА

(в форме проекта)

на тему: г. Ульяновск. Многофункциональное здание гражданского назначения

Студент	К.А. Абрамова	
-	(И.О. Фамилия)	(личная подпись)
Руководитель	к.э.н., доцент А.М. Чупайда	
	(И.О. Фамилия)	(личная подпись)
Консультанты	преподаватель М.И. Полева	
	(И.О. Фамилия)	(личная подпись)
	преподаватель И.Н. Одарич	
	(И.О. Фамилия)	(личная подпись)
	к.т.н., доцент А.В. Крамаренко	
	(И.О. Фамилия)	(личная подпись)
	к.т.н., доцент Н.В. Маслова	
	(И.О. Фамилия)	(личная подпись)
	к.т.н., доцент В.Н. Шишканова	
	(И.О. Фамилия)	(личная подпись)
	Т.П. Фадеева	
	(И.О. Фамилия)	(личная подпись)
Нормоконтроль	И.А. Живоглядова	
пормоконтроль	(И.О. Фамилия)	(личная подпись)
Допустить к защит	e	
•	ой к.т.н., доцент, Н.В. Маслова _	
заведующий кафедр	(ученая степень, звание, И.О. Фамилия)	(личная подпись)
	у юнил степень, звание, н.о. Фамилил)	ули шал подпись)
« »	2017 г.	

## МИНИСТЕРСТВО ОБРАЗОВАНИЯ И НАУКИ РОССИЙСКОЙ ФЕДЕРАЦИИ

федеральное государственное бюджетное образовательное учреждение высшего образования

«Тольяттинский государственный университет»

## <u>АРХИТЕКТУРНО-СТРОИТЕЛЬНЫЙ ИНСТИТУТ</u> <u>Кафедра «Промышленное и гражданское строительство»</u>

УТВЕРЖДАЮ Зав. кафедрой ПГС

	(подпис «»	сь) (И.О. Фамилия) 2017 г.
ЗАЛА	АНИЕ	
на выполнение баг		Ы
Студент Абрамова Ксения Александровна	minzpenon puoor	<b>-</b>
1. Тема <u>г. Ульяновск. Многофункциональное</u> здани	ие гражданского назнач	ения
2. Срок сдачи студентом законченной выпускной к	•	
3. Исходные данные к выпускной квалифика	•	
гидрогеологические условия строительной площад		* *
4. Содержание выпускной квалификационной рабо	ты (перечень подлежац	цих разработке вопросов,
разделов):		
1. Архитектурно-планировочный		
2. Расчетно-конструктивный		
3. Технология строительства		
4. Организация строительства		
5. Экономика строительства		
6. Безопасность и экологичность		
5. Ориентировочный перечень графического и	-	-
участка в масштабе. Главный и другие фасадь		
монолитной железобетонной колонны в плане. Те		_
яруса. Календарный план производства отделоч	ных работ. Строитель	ный генеральный план на
период отделочных работ.		
6. Консультанты по разделам:		
Архитектурно-планировочный: преподаватель каф		
Расчетно-конструктивный: преподаватель каф. ГС	-	
<u>Гехнология строительства: доцент каф. ПГС, к.т.н.</u>	• •	
Организация строительства: зав. каф. ПГС, к.т.н., д		
Экономика строительства: доцент каф. ПГС, к.т.н.,		
Безопасность и экологичность: специалист по охра	не труда ООО «АТС» с	радеева т.п
7. Дата выдачи задания « <u>01</u> » февраля <u>2017</u> г.		
Руководитель выпускной квалификационной		А.М. Чупайда
работы	(подпись)	(И.О. Фамилия)
		К.А. Абрамова
Задание принял к исполнению	(подпись)	(И.О. Фамилия)

## МИНИСТЕРСТВО ОБРАЗОВАНИЯ И НАУКИ РОССИЙСКОЙ ФЕДЕРАЦИИ

федеральное государственное бюджетное образовательное учреждение высшего образования «Тольяттинский государственный университет»

## <u>АРХИТЕКТУРНО-СТРОИТЕЛЬНЫЙ ИНСТИТУТ</u> <u>Кафедра «Промышленное и гражданское строительство»</u>

УΤ	ВЕРЖДАЮ	
Зав	. кафедрой ПГ	C
		<u> Н.В. Маслова</u>
	(подпись)	(И.О. Фамилия)
<b>‹</b> ‹	<b>&gt;&gt;</b>	2017 г.

# **КАЛЕНДАРНЫЙ ПЛАН** выполнения бакалаврской работы

Студента Абрамовой Ксении Александровны

по теме: Многофункциональное здание гражданского назначения.

Наименование раздела работы	Плановый срок выполнения раздела	Фактический срок выполнения раздела	Отметка о выполнении	Подпись руководит еля
Аннотация, введение, выбор проектных решений	20.10.2016	20.10.2016	выполнено	
Архитектурно-планировочный раздел	20.01.2017	20.01.2017	выполнено	
Расчетно-конструктивный раздел	20.02.2017	20.02.2017	выполнено	
Технология строительства	20.03.2017	20.03.2017	выполнено	
Организация строительства	30.04.2017	30.04.2017	выполнено	
Экономика строительства	20.05.2017	20.05.2017	выполнено	
Безопасность и экологичность объекта	10.05.2017	10.05.2017	выполнено	
Нормоконтроль	25.05.2017	25.05.2017	выполнено	
Экспертиза ВКР на основе системы «Антиплагиат»	1.06.2017-10.06.2017	5.06.2017	выполнено	
Предварительная защита ВКР Допуск к защите	11.06.2017-13.06.2017	11.06.2017	выполнено	
Получение отзыва на ВКР	13.06.2017-15.06.2017	13.06.2017	выполнено	
Защита ВКР	19.06.2017-20.06.2017	19.06.2017	выполнено	

Руководитель выпускной квалификационной		А.М. Чупайда
работы	(подпись)	(И.О. Фамилия)
_		К.А. Абрамова
Задание принял к исполнению	(подпись)	(И.О. Фамилия)

#### **АННОТАЦИЯ**

Разработан бакалаврский проект на тему «г. Ульяновск. Многофункциональное здание гражданского назначения» студенткой группы СТРб 1302 Абрамовой Ксении Александровны.

Выпускная работа содержит 6 разделов. В каждом разделе разработаны чертежи, которые помогут дать представления о проектируемом здании. Архитектурно-планировочный раздел состоит из объемно-планировочных и В конструктивных решений здания. разделе расчетно-конструктивный осуществлен расчет монолитной внецентренно-сжатой колонны. Раздел технология строительного производства содержит технологическую карту на разработку монолитной колонны первого яруса. Организация строительства календарный план на производство отделочных И В строительный генеральный план. разделе экономика строительства подсчитана сметная стоимость проекта. Последний раздел – безопасность строительного производства, включает в себя методы безопасного возведения здания. Данные, которые не вошли в пояснительную записку находятся в приложении.

## СОДЕРЖАНИЕ

ВВЕДЕНИЕ	8
1 АРХИТЕКТУРНО-ПЛАНИРОВОЧНЫЙ РАЗДЕЛ	9
1.1 Общие положения	9
1.2 Генеральный план	9
1.3 Объемно-планировочное решение	10
1.4 Конструктивные элементы здания	11
1.4.1 Фундамент	11
1.4.2 Стены	
1.4.3. Перекрытия и покрытия	12
1.4.4. Кровля	12
1.4.5. Лестницы	12
1.4.6. Элементы заполнения проемов (окна, двери, витражи)	13
1.5 Теплотехнический расчет наружных ограждающих конструкций	13
1.5.1 Теплотехнический расчет стенового ограждения	13
1.5.2 Теплотехнический расчет покрытия	14
1.6 Инженерные коммуникации здания	15
1.6.1 Отопление	15
1.6.2 Вентиляция	16
1.6.3 Водоотведение и водоснабжение	17
1.6.4 Система электроснабжения и электроосвещения	18
2 РАСЧЕТНО - КОНСТРУКТИВНЫЙ РАЗДЕЛ	19
2.1 Расчет внецентренно нагруженной железобетонной колонны	19
2.2Сбор нагрузок	19
2.3 Характеристики прочности бетона и арматуры	22
2.4 Определение моментов	22
2.5 Подбор арматуры	23
2.6 Сечение с симметричной арматурой	25
3. ТЕХНОЛОГИЯ СТРОИТЕЛЬСТВА	28
3.1 Область применения	28
3.2 Организация и технология выполнения работ	28
3.2.1 Требования законченности подготовительных работ	28
3.2.2 Определение объемов работ	
3.2.3 Выбор монтажных приспособлений	29

	3.2.4 Выбор монтажных кранов	. 29
	3.2.5 Основные технологические операции	. 31
	3.3 Требования к качеству и приемки работ	. 32
	3.4 Техника безопасности	. 32
	3.4.1 Безопасность труда при выполнение работ	. 32
	3.4.2 Пожарная безопасность	. 33
	3.5 Материально-технические ресурсы	. 33
	3.6. Технико – экономические показатели	. 34
	3.6.1 Калькуляция затрат труда и машинного времени	. 34
	3.6.2 График производства работ	. 34
	3.6.3 Основные технико-экономические показатели	
4	ОРГАНИЗАЦИЯ СТРОИТЕЛЬСТВА	. 36
	4.1 Описание объекта проектирования	. 36
	4.2 Определение объемов СМР	. 36
	4.3 Определение потребности в изделиях, материалах и строительных конструкциях	. 45
	4.4 Определение трудоемкости и машиноемкости работ	
	4.5 Разработка календарного плана производства работ	. 45
	4.6 Расчёт и подбор временных зданий	. 46
	4.7 Расчет площадей складов	. 46
	4.8 Расчет и проектирование сетей водопотребления и водоотведения	. 46
	4.9 Расчет и проектирование сетей электроснабжения	. 48
	4.10 Технико-экономические показатели ППР	. 49
5	ЭКОНОМИКА СТРОИТЕЛЬСТВА	. 50
	5.1 Определение сметной стоимости объекта	. 50
	5.1.1 Сводный сметный расчёт	. 50
	5.1.2 Объектные сметы	. 51
	5.1.3 Локальная смета	. 51
	5.2 Определение базовой стоимости проектных работ	. 51
6	БЕЗОПАСНОСТЬ И ЭКОЛОГИЧНОСТЬ	. 52
	6.1 Технологическая характеристика объекта	. 52
	6.2 Идентификация профессиональных рисков	. 52
	6.3 Методы и средства снижения профессиональных рисков	. 52
	6.4 Обеспечение пожарной безопасности технического объекта	. 53

6.4.1 Идентификация источников пожара	53
6.4.2 Разработка средств, методов и мер обеспечения пожарной безопасности	53
6.4.3 Мероприятия по предотвращению пожара	53
6.5 Обеспечение экологической безопасности технического объекта	54
6.6 Заключение	55
ЗАКЛЮЧЕНИЕ	56
СПИСОК ИСПОЛЬЗУЕМЫХ ИСТОЧНИКОВ	57
ПРИЛОЖЕНИЕ А	59
ПРИЛОЖЕНИЕ Б	60
ПРИЛОЖЕНИЕ В	67
ПРИЛОЖЕНИЕ Г	83

#### **ВВЕДЕНИЕ**

В связи с подъёмом экономики в настоящее время осуществляется развитие города, а именно развитие его отраслей. В населенных пунктах увеличивается строительство гражданского назначения. Это обуславливается ростом населения и улучшения его условий бытовой деятельности, а так же стремление к более рациональному использованию земли и сокращение затрат на эксплуатацию инженерных коммуникаций.

Строительство разработанного в выпускной квалификационной работе здания производится в селитебной зоне г. Ульяновска. Площадка под возведения размещена в Заволжском районе на пр-т Ленинского Комсомола, 27A.

Проектируемое многофункциональное здание гражданского назначения включает в себя медицинский центр, находящийся на первом этаже, 10 этажную гостиницу европейского уровня и 9 этажный жилой корпус. Конструкция здания выполнены из монолитного каркаса, который набирает большую популярность в современном строительстве.

Возведение гостиничного комплекса является одной из основных задач выпускной работы. С развитием туристического бизнеса в городе все больше востребованы места проживания для гостей города. Вследствие роста туристов возникает потребность в предоставление комфортных условий в местах размещения.

Жилой корпус возводимого объекта предназначен для обеспечения жилой площади населения, в котором запроектированы 64 квартиры. Квартиры обеспечены всеми необходимыми коммуникациями и требованиями для комфортабельного проживания.

Данный проект отвечает строительным нормам и безопасности проектирования.

## 1 АРХИТЕКТУРНО-ПЛАНИРОВОЧНЫЙ РАЗДЕЛ

## 1.1 Общие положения

Проектируемый объект — многофункциональное здание гражданского назначения. Здание состоит из двух секций. Первая секция — жилой дом высотой 10 этажей на 64 квартиры. Вторая секция включает в себя гостиницу высотой 11 этажей на 99 номеров. На первом этаже располагаются медицинский центр и офисные помещения.

Участок проектирования находится по адресу: г. Ульяновск, пр-т Ленинского Комсомола, 27A.

Настоящий проект выполнен в соответствии со следующими документами:

- Задание на проектирование, утверждённое заказчиком
- Градостроительный план земельного участка №7330400-185 от 16.05.13г.
- Действующие нормы и правила по проектированию жилых зданий.

Проектируемое здание расположено в зоне Ц4 и относится к видам разрешенного использования. Предельное количество этажей, согласно градостроительному плану земельного участка, определяется проектом, и составляет одиннадцать и десять этажей.

## 1.2 Генеральный план

Территория застройки характеризуется равнинным рельефом. Опасные геологические и инженерно — геологические процессы и явления в районе проектируемого объекта отсутствуют.

На территории гостиничного — жилого комплекса предусмотрены следующие виды площадок: детская площадка, площадка для отдыха взрослых, физкультурная площадка. Для создания более мягкого климата на территории предполагается высадка лиственных и кустарных насаждений.

На площадке размещаются гостевая парковка, парковка для маломобильных групп населения, велопарковка, тротуары, проезды для

транспортной связи. Вокруг строящегося объекта предусмотрено плиточное покрытие тротуаров. Покрытие проездов, парковок – асфальтобетонное; детская и физкультурная площадка покрыта резиновым покрытием.

Благоустройство местности учитывает монтаж последующих небольших строительных конфигураций: скамейки, качели, цветочный вазы, кустарники, ограждения.

## 1.3 Объемно-планировочное решение

Здание многоэтажное двухсекционное с улучшенной планировкой, имеет три лифтовые кабины. За условную отметку 0,000 принят уровень чистого пола первого этажа. Объём здания сформирован подвалом, первым этажом, типовыми этажами и техническим этажом. Подвальный этаж расположен на отметке —3,700 и предназначен для размещения инженерного оборудования и помещений для технического персонала. На первом этаже, высотой 3,6 м размещаются два офисных помещения, гостиница, ресторан, медицинский центр.

В первой секции располагается жилой дом, состоящий из 10 этажей. Жилые этажи типовые, с высотой этажа по 2,7 м. На типовом этаже располагаются четыре однокомнатных квартир, три двухкомнатных квартир и одна трехкомнатная квартира. Вход квартиры осуществляется из коридора, который связан с лифтовым холлом и незадымленной лестничной клеткой. На 10 этаже расположен технический чердак и машинное помещение.

Во второй секции располагается гостиничный комплекс на 11 этажей. Вход в гостиницу расположен с торца левой стороны здания. На первом этаже расположен ресепшн, вестибюль и помещения для рабочего персонала. Планировка гостиничных номеров с 2–10 этажа типовая. На этаже располагаются девять номеров экономкласса и один номер, предусмотренный для маломобильных групп населения и его сопровождающего. Так же на этаже находятся комнаты обслуживающего персонала. В гостинице имеется две

лифтовые кабины и лестничная клетка с зоной безопасности для маломобильных групп населения. Технический чердак расположен на 11 этаже.

Экспликация помещений представлена в графической части (лист 3). План кровли представлен на чертежах (лист 4).

## 1.4 Конструктивные элементы здания

Конструктивная схема здания – рамно - связевая, каркасная безригельная с монолитными железобетонными перекрытиями и с монолитным ядром жесткости (лестнично – лифтовые узлы, монолитные диафрагмы).

Пространственная жесткость здания обеспечивается монолитным соединением плит и колонн, работающих в двух направлениях. Для восприятия горизонтальных нагрузок установлены диафрагмы жесткости

## 1.4.1 Фундамент

Фундамент представлен в виде свайных полей и запроектирован на основании инженерно геологических изысканий. Под фундаменты выполнена подбетонка из бетона класса В7,5 толщиной 100мм. Для каркасов и отдельных стержней принимаем сталь марки 25Г2С.

TF ~	1	1 37	· ·	
Таблица		I — X 21	рактеристики свайного по	ıπα
таолица	т.	ı zu	parteprietrikii ebariiioi o iic	/////

<u>№</u> п/п	Длина свай, м	Марка свай по серии 1. 011. 1-10	Отм. голов свай		Допустимая на сваю,
			До срубки	После срубки	T
1	12	C120. 30-11.1	-4,75	-5,00	40
2	6	C120. 30-11.1	-4,95	-5,20	40
3	12	C120. 30-11.1	-4,75	-5,00	40
4	12	C120. 30-11.1	-4,75	-5,00	40

#### 1.4.2 Стены

Наружные стены здания выполнены из стенового вибропрессованного камня СКЦ – 2P-1 200 F75 1600 - 190 мм на цементно-песчаном растворе с установкой в стенах и простенках всех расчетных арматурных элементов

(связевые сетки, арматурные пояса). Наружные стены здания выполнены с утеплением наружной стороны минеральной ватой спрессованной «РОКЛАЙТ» толщиной 150 мм с последующей установкой вентилируемого фасада из композитных алюминиевых панелей. Толщина наружной стены – 400 мм.

Внутренние ограждающие конструкции выполнены из керамзитных блоков M50 на растворе M50 толщиной 90 и 190 мм.

## 1.4.3. Перекрытия и покрытия

Монолитное железобетонное перекрытие (покрытие) выполнено из бетона В30 F100 П2 W2 ГОСТ7473 – 2010. Армирование плиты выполняется отдельными стержнями Ø8A400(Ø10A400) с шагом 200x200 – фоновое армирование. Арматурные стержни соединяют вязальной проволокой Ø1 мм.

## 1.4.4. Кровля

Крыша проектируемого здания – малоуклонная (i=0,015) чердачная с внутренним водостоком. Технический этаж – теплый.

Ендовы выполнять с продольным уклоном к воронкам 0,5-1% за счет изменения толщины стяжки.

#### 1.4.5. Лестницы

Монолитные площадки и марши выполнять из бетона БСГ В30 П2 F25 W4 ГОСТ7473-94. Армирование лестничных площадок и маршей осуществляется отдельными стержнями из арматуры класса A400 марки 25Г2С путем вязки. Лестницы запроектированы незадымляемыми, в гостиничном комплексе запроектирована лестничная клетка с зоной безопасности для маломобильных групп населения. Стены лестничной клетки — монолитные железобетонные. Ограждение лестниц — металлическое по серии 1.050.1 — 2 в.2.

## 1.4.6. Элементы заполнения проемов (окна, двери, витражи)

Окна индивидуальные со спаренным переплетам по ГОСТ 24866-99. Профиль выполнен из ПВХ с двухкамерным стеклопакетом. Цвет переплета белый, стекло полированное прозрачное. Подоконник выполнен из ПВХ белого цвета. Остекление лоджий и балконов – ПВХ, однокамерный стеклопакет.

Витражи – алюминиевые, системы «Татпроф» с полимерным покрытием, двухкамерный стеклопакет. Цвет переплетов –светло – серый. Наружные двери для посетителей в зоне основных входных групп автоматические раздвижные и распашные с доводчиками.

Внутренние и наружные двери выполнены по ГОСТ 6629 – 88 ГОСТ 31173 – 2003. Элементы заполнения проемов представлены в спецификации в приложение A табл.A1.

# 1.5 Теплотехнический расчет наружных ограждающих конструкций 1.5.1 Теплотехнический расчет стенового ограждения

Таблица 1.2 – «Теплотехнический расчёт наружной стены»

<b>№</b> п/п	Наименование материала	Толщина слоя δ, (м)	Плотность $\rho$ , (кг/м <sup>3</sup> )	Коэффициент теплопроводности λ, Вт/(м·°С)
1	Цементно-песчаная штукатурка	$\delta_1 = 0.015$	1800	$\lambda_1 = 0.93$
2	Кладка из стенового вибропресованного камня	$\delta_2 = 0,190$	2000	$\lambda_2 = 0.60$
3	Утеплитель минеральная вата «РОКЛАЙТ»	$\delta_3 = 0,150$	40	$\lambda_3 = 0.043$
4	Композитные алюминиевые панели	$\delta_4 = 0,006$	1200	$\lambda_4 = 0,40$

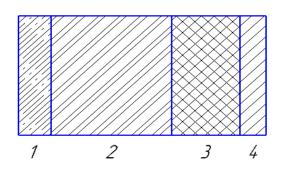


Рисунок 1.1 – Эскиз наружной стены

Ширина утеплителя ограждающей конструкции:

$$R_{_0} = \frac{1}{\alpha_{_{\rm B}}} + \sum \frac{\delta_{_{\rm n}}}{\lambda_{_{\rm n}}} + \frac{1}{\alpha_{_{\rm H}}}, \quad M^{2 \times o} \text{C/BT}$$

$$\tag{1.1}$$

$$R_{0} = \frac{1}{8.7} + \frac{0.015}{0.93} + \frac{0.190}{0.60} + \frac{0.150}{0.043} + \frac{0.006}{0.40} + \frac{1}{23} = 3.99 \quad \text{M}^{2 \times 0} \text{C/BT}$$

$$R_{0} > R_{0}^{mp}$$
(1.2)

$$3,99 \text{ (M}^{2\times o}\text{C})/\text{Bt} > 3,43 \text{ (M}^{2\times o}\text{C})/\text{Bt}$$

Условие выполняется, следовательно толщина утеплителя из минераловатной плиты «РОКЛАЙТ» подобрана верна и составляет 150 мм.

## 1.5.2 Теплотехнический расчет покрытия

Таблица 1.3 – «Теплотехнический расчёт покрытия»

<b>№</b> π/π	Наименование материала	Толщина слоя δ (м)	Плотность $\rho$ (кг/м <sup>3</sup> )	Коэффициент теплопроводности λ Вт/(м.°С)
1	Монолитная железобетонная плита перекрытия	$\delta_1 = 0,2$	2500	$\lambda_1 = 2,04$
2	Пароизоляция Техноэласт	$\delta_2 = 0.005$	1200	$\lambda_2 = 0.22$
3	Утеплитель из минераловатной плиты «ROCKWOOl»	$\delta_3 = 0,2$	40	$\lambda_3 = 0.043$
4	Керамзитовый гравий по уклону 30	$\delta_4 = 0.14$	600	$\lambda_4 = 0.17$
5	Стяжка из цементно – песчаного раствора М100 повышенной жесткости, армированная сеткой	$\delta_5 = 0.03$	1800	$\lambda_5 = 0.76$
6	2 слоя линокрама	$\delta_6 = 0.02$	1000	$\lambda_6 = 0.17$

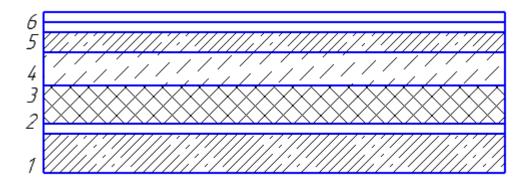


Рисунок 1.2 – Состав пирога кровли

Ширина утеплителя перекрытия:

$$R_0 = \frac{1}{8.7} + \frac{0.2}{2.04} + \frac{0.005}{0.22} + \frac{0.2}{0.043} + \frac{0.14}{0.17} + \frac{0.03}{0.76} + \frac{0.02}{0.17} + \frac{1}{23} = 5.91 \quad \text{M}^{2 \times 0} \text{C/BT}$$

$$R_0 > R_0^{mp}$$

$$5,91 \text{ (M}^{2\times o}\text{C})/\text{BT} > 5,11 \text{ (M}^{\times 2o}\text{C})/\text{BT}$$

Принятые толщины утеплителей соответствуют всем требования по теплозащите.

## 1.6 Инженерные коммуникации здания

#### 1.6.1 Отопление

Теплоснабжение дома осуществляется от наружной теплосети.

Теплоноситель - вода с параметрами 150 – 70 °C.

Температура наружного воздуха для отопления − 31 °C.

Система отопления жилого дома однотрубная с верхней разводкой. Магистральные трубопроводы прокладываются по техподполью и по чердаку. На всех стояках установлена запорная и спускная арматура, а так же "Danfoss". Индивидуальный поквартирный учет балансировочные клапаны количества тепловой энергии, расходуемой на топление жилых квартир помощью теплосчетчиков INDIV-5 фирмы "Danfoss", производится с устанавливаемых на каждом отопительном приборе квартиры, предусматривающих визуальное обходе квартир. считывание при поликлинике и офисах система отопления горизонтальная двухтрубная с разводкой по первому этажу.

Учет тепла в данных помещениях осуществляется с помощью индивидуальных механических теплосчетчиков M-Cal Compact фирмы «Danfoss» установленных отдельно для каждогои потребителя. В жилом доме и в офисах в качестве нагревательных приборов приняты биметаллические отопительные радиаторы с терморегуляторами RA-G фирмы «Danfoss». На лестничной клетке и в лифтовом холле установлены биметаллические радиаторы с терморегуляторами без термоголовок. Удаление воздуха из

системы отопления производится через воздухосборники, устанавливаемые в верхних точках магистральных трубопроводов проложенных по чердаку и через автоматические воздухоотводчики, устанавливаемые в верхних точках приборов систем отопления. Для опорожнения систем отопления на каждом стояке установлена спускная арматура для присоединения гибких шлангов и отвода воды в канализацию.

В номерном фонде, вестибюле, и офисах гостиницы, а также в обеденных залах кафе отопление осуществляется с помощью системы фанкойлов (требования ACCOR). В обеденном зале и вестибюле проедусмотрено дополнительное отопление с помощью внутрипольных конвекторов "Licon" расположенных вдоль витражного остекления. Система отопления общественных зон гостиницы горизонтальная двухтрубная с разводкой трубопроводов по подвалу.

Лестничные клетки гостиницы и пространство чердака над гостиницей отапливаются по отдельным веткам от теплового пункта гостиницы (БТП). В качестве нагревательных приборов приняты стальные радиаторы "Кегті"с терморегуляторами «Danfoss».

#### 1.6.2 Вентиляция

Вентиляция жилых помещений здания естественная организованная. Воздух удаляется непосредственно из кухни и санитарных помещений посредством системы воздуховодов. Вытяжные воздуховоды, коллекторы и спутники проложены в общих шахтах с ограждающими конструкциями из кирпича. Выброс воздуха осуществляется в пространство теплого чердака с последующим удалением его через вытяжные шахты, выведенные выше уровня кровли. Вентиляция помещений поликлиники и офисов запроектирована с помощью автономных приточных и вытяжных систем с механическим и естественным побуждением. В номерном фонде гостиницы, в обеденных залах,

в вестибюле, а также в помещениях пищеблока гостиницы запроектирована механическая приточно-вытяжная вентиляция. Вентиляция помещений горничной, пожарного поста и некоторых офисных помещений естественная через окна с функцией микропроветривания.

Вентиляция помещений техподполья (кроме помещений гостиницы) запроектирована естественная вытяжная и осуществляется через продухи в наружных стенах, а в насосной, ИТП, и электрощитовых с помощью воздуховодов с выбросом над кровлей. В номерах в местах присоединения к вертикальному воздуховоду устанавливаются нормально открытые огнезадерживающие клапаны. Вентиляция номерного фонда осуществляется с помощью приточно-вытяжной установки КLG фирмы «Frivent» (Австрия) с рекуперацией тепла.

Воздухозабор всех приточных систем предусмотрен через воздухозаборные шахты, решетки на которых расположены на 2 м от уровня земли. Для вентиляторов, установленных на кровле, предусматриваются ограждения для защиты от доступа посторонних лиц. В вытяжном воздуховоде кухни каждые 3 метра, в каждой точке изменения направления воздуховода, а также в нижней части вертикального участка воздуховода должны быть предусмотрены смотровые люки для чистки воздуховодов размером не менее  $200 \times 300$ .

Для поддержания оптимального микроклимата в помещениях поликлиники и офисах расположенных на первом этаже жилого дома устанавливаются сплит-системы. В помещениях гостиницы предусмотрена система кондиционирования. В каждом номере установлен фанкойл над входной дверью, который контролируется индивидуальным термостатом.

#### 1.6.3 Водоотведение и водоснабжение

Отвод стоков предусматривается в проектируемую сеть наружной канализации с подключением к существующей сети ø400 мм, проломленной вдоль проспекта Ленинского комсомола. Для внутренней канализации на

хозяйственно бытовые нужды и промышленные используются трубы полипропиленовые ø110 мм. Так же предусмотрена дождевая канализация из полипропиленовых труб ø100 мм и дренажная канализация для кондиционеров из полипропиленовых труб ø32 мм.

Водоснабжения предусматривается здания OT существующего водопровода Ø500 мм. В здании предусмотрено два ввода из полиэтиленовых питьевых труб ø110. Для учета потребляемой воды на вводе водопровода предусмотрена установка водо-мерного узла для двух вводов со счетчиком РМ-5-Т-50. На трубопроводе подачи холодной воды к теплообменнику установлен счетчик РМ-5-Т-15. Водомерные узлы оборудованы обводными линиями, на которых установлены задвижки, вентили или шаровые краны, вручную, опломбированные управляемая закрытом положении. Магистральные трубопроводы холодного водоснабжения жилого дома в подвале и на чердаке выполняются из стальных водогазопроводных оцинковых труб.

Горячее водоснабжение здания предусматривается от ИТП, расположенного в подвале. В качестве резервного источника гостиницы, для обеспечения 50% - го расхода потребления горячей воды, в утренние часы, и 50% - го расхода в вечернее часы, установлены два накопительных электроводанагревателя марки BE-2500, объемом V= 2500 л каждый, что составляет 50% суточного потребления горячей воды.

## 1.6.4 Система электроснабжения и электроосвещения

Энергоснабжение – от Сети городской ЛИНИИ электропередач. электроснабжения размещают в специальных электропанелях. В электрических шкафах предусмотрены дополнительные контакты состояния автоматических выключателей для включения оборудования в систему мониторинга. В этажных щитах распределительной группы дополнительные контакты состояния автоматических выключателей предусмотрены вводных только ДЛЯ выключателей.

## 2 РАСЧЕТНО - КОНСТРУКТИВНЫЙ РАЗДЕЛ

## 2.1 Расчет внецентренно нагруженной железобетонной колонны

Колонны подвального этажа проектируемого здания воспринимают нагрузки от собственного веса, включая вес колонн вышележащих этажей, нагрузки от веса перекрытия по всем этажам и конструкций покрытия, включая приложенную к ним полезную нагрузку. Размеры сечения колонны 45см×45см.

Для определения расчетный длины, колонны рассматриваются как жестко – неподвижное закрепление. ( $l_o$ =0,7 $H_{2m}$ ).

Суммарная высота колонн в приделах здания  $H_{cols} = 33,15 M$ .

Высоте подвального этажа  $H_{\text{эт}}=2,63$ м:

## 2.2Сбор нагрузок

Нормативное значение постоянных нагрузок от веса несущих железобетонных конструкций принимаем по исходным данным.

Постоянная нагрузка на  $1 \text{ m}^2$  покрытия и перекрытия подсчитывается в табличной форме табл. 2.1

Таблица 2.1 – Постоянные нагрузки

<b>№</b> п/п	Виды нагрузок	Нормативные нагрузки, кН/м <sup>2</sup>	Коэффециент надёжности по нагрузке, $\gamma_f$	Расчетные нагрузки, кH/м <sup>2</sup>
	-Γ	Іерекрытие		
1	Постоянные:			
1.1	Керамическая плитка $m=0.07 \text{кг/m}^2$	0,07	1,3	0,09
1.2	Цементно-песчаная стяжка, $\delta$ =0,02м, $\rho$ = 1800 кг/м <sup>3</sup>	0,36	1,3	0,47
1.3	Ж/б плита , $\delta$ =0,20м, $\rho$ = 2500 кг/м <sup>3</sup>	5,0	1,1	5,5
	Итого постоянная нагрузка:	5,43	·	6,06
2	Временные:			
2.1	Перегородки	0,5	1,2	0,6
2.2	Жилые помещения	1,5	1,2	1,8
	Итого временная нагрузка:	2,0		2,4

Продолжение таблицы 2.1

		-Кровля		
3	Постоянные:			
3.1	«Тэхноэласт» ТПП,			
	$m=5,6 \text{ кг/м}^2$	0,056	1,3	0,0728
3.2	«Тэхноэласт» ТКП,			
	$m=3 \text{ K}\Gamma/\text{M}^2$	0,03	1,3	0,039
3.3	Цементно-песчаная затирка	0,54	1,3	0,70
	$\delta$ =30m, ρ= 1800 κг/m <sup>3</sup>			
3.4	Керамзитовый гравий по уклону			
	$\delta$ =30-140mmm, ρ= 400 κг/m <sup>3</sup>	0,56	1,3	0,73
3.5	Теплоизоляция Rockwool Руф			
	Баттс $\delta$ =200мм $\rho$ = 160 кг/м <sup>3</sup>	0,32	1,3	0,42
3.6	Пароизоляция «Тэхноэласт»			
	ЭПП, б=5мм	0,02	1,3	0,026
3.7	Монолитная ж/б плита,			
	$\delta$ =200мм, $\rho$ = 2500 кг/м <sup>3</sup>	5,0	1,2	6,0
	Итого постоянная нагрузка:	7,28		9,9

- Снеговая нагрузка:

$$S = 0.7 \times c_e \times c_t \times S_g \times \mu \tag{2.1}$$

где:

 $c_e$  — коэффициент, включающий спад снегового покровы с покрытия зданий под воздействием ветровых и других явлений;

 $C_t$  — термпературный коэффициент;

 $\mu$  — коэффициент перехода от веса снегового покрова земли к снеговой нагрузке на покрытие;

 $S_{\rm g}$  — масса снежного покрова поверхности земли, 1 м².

$$S = 0.7 \times 1 \times 1 \times 2.4 \times 1 = 1.68 \text{ kH/m}^2$$
;

К расчету принимается участок в осях «Л/7», грузовая площадь от покрытия и перекрытий принимаем  $A=4,5\times6,9=31,05$  м<sup>2</sup>.

Сечение колонны принимаем равным подвального и первого этажа  $450 \times 450$ мм, вышележащих колонн  $400 \times 400$ мм. Здание класса ответственности II: коэффициент надежности по назначению здания  $\gamma_n = 1$ 

Расчетные нагрузки:

Постоянная нагрузка от собственного веса колонны от верха до перекрытия подвала:

$$\gamma_f = 1.1 \,_{\mathrm{H}} \, \gamma_n = 1$$

- Ncol = 
$$H_{cols} \cdot 6 \cdot h \cdot 25 \cdot 1 \cdot 1,1 = 3,92 \cdot 25 \cdot 0,45 \cdot 0,45 \cdot 1,0 \cdot 1,1 = 21,83 \kappa H$$
 (2.2)

- Ncol = 
$$H_{cols} \cdot \epsilon \cdot h \cdot 25 \cdot 0.95 \cdot 1.1 = 26.4 \cdot 25 \cdot 0.4 \cdot 0.4 \cdot 1.0 \cdot 1.1 = 116.16 \, \kappa H$$
 (2.3)

Постоянные нагрузки от перекрытия (10 этажей):

$$-N_{g1} = A \cdot g \cdot N \cdot \gamma_f = 31,05 \cdot 6,06 \cdot 10 \cdot 1,0 = 1881,63 \text{ kH}$$
(2.4)

Постоянные нагрузка от веса покрытия:

$$-N_{g2} = A \cdot g \cdot \gamma_f = 31,05 \cdot 9,9 \cdot 1,0 = 307,39 \text{ kH}$$
(2.5)

Временная полная грузка от перекрытия (10 этажей):

$$-N_{v1} = A \cdot v \cdot N \cdot \gamma_n = 31,05 \cdot 2,4 \cdot 10 \cdot 1,0 = 745,2 \text{ kH}$$
(2.6)

Временная нагрузка от снега с учетом коэффициентов надежности  $\gamma = 1,4$ :

$$-S = A \cdot S \cdot \gamma_f \cdot \gamma_n = 31,05 \cdot 1,68 \cdot 1,4 \cdot 1,0 = 73,03 \text{ kH}$$
(2.7)

Временная длительная нагрузка с перекрытий:

$$N_{\rm vl}^{\rm nep} = 0.35 \cdot v_1 \cdot A_{\rm rpy3} \cdot \gamma_n \cdot n = 0.35 \cdot 2.4 \cdot 31.05 \cdot 1 \cdot 10 = 260.82 \,\text{kH}$$
(2.8)

Временная длительная нагрузка от снега на покрытие:

$$S_1 = S \cdot 0.5 = 73.03 \cdot 0.5 = 36.52 \,\text{kH}$$
 (2.9)

Тогда полная нагрузка на колонну составит:

$$-N = N_{col} + N_{g1} + N_{v1} + N_{g2} + N_{v2} + S$$
(2.10)

$$-N = 21,83 + 116,16 + 1181,63 + 307,39 + 260,82 + 36,52 = 1924,35\kappa H$$

Продольная сила в колонне от постоянной и временной длительной нагрузки на уровне перекрытия первого этажа:

$$-N = N_{col} + N_{g1} + N_{g2} + N_{v1}^{nep} + S_1$$
 (2.11)

$$-N = 21,83+116,16+1181,63+307,39+260,82+36,52=1924,35\kappa H$$

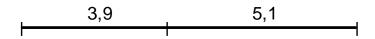
## 2.3 Характеристики прочности бетона и арматуры

«Тяжелый бетон класса B25. Расчетное сопротивление при сжатии  $R_b=14,5\,\mathrm{M\Pi a}$ ; при растяжении  $R_{bt}=1,05\,\mathrm{M\Pi a}$ ; начальный модуль упругости бетона  $E_b=30000\,\mathrm{M\Pi a}$ ; арматура продольная рабочая класса A400, расчетное сопротивление  $R_s=355\,\mathrm{M\Pi a}$ ; модуль упругости  $E_s=200000\,\mathrm{Mn a.}$ »

## 2.4 Определение моментов

Изгибающие моменты определяют при помощи программы Lira:

- загружение первое постоянное;
- коэффициент надёжности по нагрузке = 1;
- коэффициент длительной части = 1;



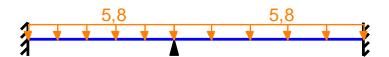


Рисунок 2.1 – Схема загружения

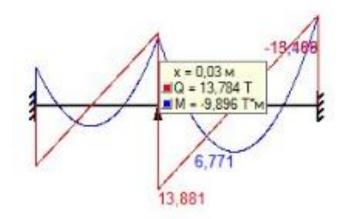


Рисунок 2.2 – Схема огибающей величины  $M_{max}$  по значениям расчетных нагрузок

Изгибающий момент колонны от постоянной нагрузки:

$$(g+v)l = (6,06+2,4)6,9 = 58 \text{ kH} = 5,8 \text{ T}, \text{принимаем M} = 9,896 \text{ Tm}.$$
 (2.12)

## 2.5 Подбор арматуры

Находим эксцентриситет продольной силы сравнительно центрально оси тяжести приведенного сечения,  $\mathbf{e}_0$  . Условие эксцентриситета:  $\mathbf{e}_0 \geq e_a$  (2.13)

где: еа - случайный эксцентриситет.

Величина случайного эксцентриситета принимается не менее:

- 1. 1/600 длинны элемента (2630/600=43,8мм);
- 2. h/30 высоты сечения (450/30=150мм) (450/30=150 мм).
- 3. 10мм.

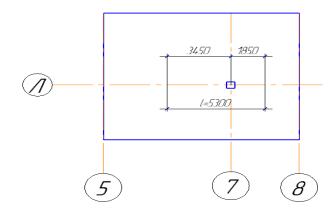


Рисунок 2.3 – Схема колонны

Расчетная длина колонны  $l_o = 0.7 \cdot 2.63 = 1.84$  м.

$$e = \frac{M}{N} = \frac{98,96}{3145,24} = 0,0315 > e_0 = 0,0,15$$
 условие выполняется, момент не

корректируем.

Усилия от нагрузок равны:

- от полной нагрузки: M = 9,896 Tm = 98,96 кHm;  $N = 3145,24\kappa H$ ;
- постоянных и длительных нагрузок:  $M = 1924,35 \cdot 0,0315 = 60,62\kappa H$ ;

$$N = 1924,35\kappa H;$$

Определяем  $M_1$  и  $M_{11}$  от действия внешних сил относительно оси к плоскости изгиба:

$$M_1 = M + N \frac{h_0 - a'}{2} = 98,96 + 3145,24 \times \left(\frac{0,4 - 0,05}{2}\right) = 649,38 \text{ kHm}$$
 (2.14)

$$M_{11} = M_1 + N_1 \frac{h_0 - a'}{2} = 60,62 + 1924,35 \times \left(\frac{0,4 - 0,05}{2}\right) = 397,38 \text{kHm}$$
 (2.15)

где:

$$h_0 = h - a = 450 - 50 = 400$$
 мм.

Определяем  $\varphi_l$  - коэффициент, который учитывает длительное влияние нагрузки на прогибы элемента (но не более 2):

$$\varphi_{\ell} = 1 + M_{1\ell}/M_1 = 1 + \frac{397,38}{649,38} = 1,61$$
 (2.16)

Так как 
$$\frac{e}{h} = \frac{315}{450} = 0.7 > e_0 = 0.15$$
, принимаем  $\delta_e = \frac{e_0}{h} = \frac{315}{450} = 0.7$ 

В первом приближении принимаем  $\mu = 0.01$ , тогда :

$$\mu\alpha = 0.01 \cdot \frac{E_s}{E_b} = 0.01 \frac{2 \cdot 10^5}{3 \cdot 10^4} = 0.067$$
(2.17)

Определяем жесткость D железобетонного элемента в предельной стадии:

$$D = E_b bh^3 \left[ \frac{0.0125}{\varphi_\ell \, \mathbf{Q}.3 + \delta_e} + 0.175 \alpha \mu \, \mathbf{Q} \cdot \frac{1}{h} \right]$$
 (2.18)

$$D = 3 \cdot 10^{4} \cdot 450 \cdot 450^{3} \times \left[ \frac{0,0125}{1,61 \times 2,3 + 0,7} + 0,175 \times 0,067 \underbrace{\left( \frac{4 - 0,05}{0,45} \right)^{2}}_{} \right] = 0,95 \times 10^{13} \,\mathrm{H} \times \mathrm{mm}^{2}$$

Отсюда:

 $N_{cr}$  - условная критическая сила:

$$N_{cr} = \frac{\Pi^2 \times D}{l_0^2} = \frac{9,8596 \times 0,95 \times 10^{13}}{1840^2} = 27666,06 \text{kH}$$
(2.19)

Так как рассматриваемое сечение колонны жестко заделано в фундамент, определяем коэффициент  $\eta_{v}$  принимаемый при жесткой:

$$\eta_{v} = \frac{1}{1 - \frac{N_{1}}{N_{cr}}} = \frac{1}{1 - \frac{3145,25}{27666,06}} = 1,13$$
(2.20)

Расчетный момент с учетом прогиба равен:

$$M = M_{v} \times \eta_{v} + M_{h} \times \eta_{h} = 98,96 \times 1,0 + 60,62 \times 1,13 = 167,46 \kappa H M$$
 (2.21)

## 2.6 Сечение с симметричной арматурой

Применение симметричного армирования используется в колоннах внутренних рядов. Определяем требуемое количество арматуры, в зависимости от относительной величины продольной силы.

$$\alpha_n = \frac{N}{R_b b h_0} = \frac{3145250}{14,5 \times 450 \times 400} = 1,21$$
 (2.22)

Площадь арматуры:

$$A_{s} = A'_{s} = \frac{R_{b}bh_{0}}{R_{sc}} \times \frac{\alpha_{m1} - \varepsilon \left( - \varepsilon / 2 \right)}{1 - \delta}$$
(2.23)

Где:

$$\xi = \frac{\alpha_{n} - \xi_{R} + 2\alpha_{s}}{1 - \xi_{R} + 2\alpha_{s}} = \frac{1.21 \times (-0.531) + 2 \times 0.225 \times 0.531}{1 - 0.531 + 2 \times 0.225} = 0.877 \,\mathrm{m}$$
(2.24)

Значение  $a_s$  разрешается принимать равным:

$$\alpha_s = \frac{\alpha_{m1} - \xi_1 \left( -\xi_1 / 2 \right)}{1 - \delta} = \frac{0.688 - 0.87 \times \left( -0.87 / 2 \right)}{1 - 0.125} = 0.225$$

Где:

при  $\xi_1 = (\alpha_n + \xi_R)/2$ , но не более 1,0:

$$\xi_1 = (\alpha_n + \xi_R)/2 = (1.21 + 0.531)/2 = 0.87$$

$$\alpha_{m1} = \frac{M + N \bullet_0 - a' ? 2}{R_b b h_0^2} = \frac{167,46 \cdot 10^6 + 3145,25 \cdot 10^3 \times 400 - 50 ? 2}{14,5 \times 450 \times 400^2} = 0,688$$
(2.25)

$$\delta = \frac{a'}{h_0} = \frac{50}{400} = 0,125$$

Количество симметричной арматуры:

$$A_s = A_s' = \frac{14,5 \times 450 \times 400}{355} \times \frac{0,688 - 0,877 \times (-0,877/2)}{1 - 0.125} = 1643,21 \text{m}3^{-2}$$

Принимаем 2 стержня  $\varnothing$ 36, A400,  $A_s$ =20,36см<sup>2</sup>

Проверяем принятое армирование по конструктивным требованиям. Оптимальный коэффициент армирования для колонн составляет  $\mu$  = 0,015 .

$$\mu = \frac{A_s}{b \times h_0} \times 100 = \frac{2036}{450 \times 400} \times 100 = 1{,}13\%$$
(2.26)

Окончательно принимаем с каждой стороны 2 стержня Ø36, A400 ,  $A_s$ =20,36 см $^2$ 

Полагаем, что  $A_{nc} < \frac{1}{3} \, A_{s,tot}$ . Следовательно, принимаем сварной каркас, состоящий из продольных стержней, объединённых в пространственный каркас с помощью поперечных хомутов с шагом не более 20d и не реже чем через 50см. Назначаем d и S постановки поперечных стержней:

$$d_{sw} \ge 0.2 d_s;$$

$$d_{sw} = 0.2 \cdot 36 = 7.2 \text{ MM}.$$

Следовательно, диаметр поперечных стержней 8мм, шаг хомутов S=100мм.

Выпуск арматуры при стыковании каркасов нижнего и вышележащего этажей:

$$l_{an} = (\omega_{an} \cdot \frac{R_s}{R_h} + \Delta \lambda_{an}) \cdot d$$
, Ho he mehee  $l_{an} = \lambda_{an} d$ ,

где: значения  $\omega_{an}, \Delta\lambda_{an}, \lambda_{an}$  принимаются по табл.7 «Руководство по конструированию бетонных и железобетонных конструкций»

$$l_{an} = (0.65 \cdot \frac{365}{14.5} + 8) \cdot 3.6cm = 87.7cm$$

Длину арматурных стержней в бетоне разных марок рекомендуется определять по графикам.

$$l_{\it an} = 22{,}5d = 22{,}5\cdot 3{,}6c{,}M = 81c{,}M \ .$$

Принимаем  $l_{an} = 890$ мм . Колонна вышележащего этажа рассчитывается аналогично.

#### 3. ТЕХНОЛОГИЯ СТРОИТЕЛЬСТВА

## 3.1 Область применения

Технология строительства разработана на устройство монолитных колонн первого этажа с помощью башенного крана. Строительство производится в городе Ульяновск.

Колонны имеют сечение  $400 \times 400$  мм с применением опалубочных щитов. Для бетонирования применяется тяжелые бетонные смеси класса прочности В25.

## 3.2 Организация и технология выполнения работ

## 3.2.1 Требования законченности подготовительных работ

Перед началом монтажа должны быть выполнены следующие виды работ:

- устроены временные дороги и ограждающие конструкции;
- проведены необходимые силовые и осветительные электросети;
- работы нулевого цикла;
- проведена проверка машин, механизмов и оборудования;
- подготовка арматуры и опалубочных щитов.

Перечень скрытых актов работ на:

- армирование монолитных плит перекрытий;
- гидроизоляцию свайных фундаментов;
- устройство основания под полы подвала.

## 3.2.2 Определение объемов работ

Объемы работ определяются на основании исходных данных и чертежей на возводимое здание. Расчет результатов сводятся в таблицу 3.1

Таблица 3.1 – Объемы работ

<b>№</b> п/п	Последовательность и наименование работ	Единица измерения	Общий объем
1	Установка арматурного каркаса	Т	10
2	Установка опалубочных щитов	$M^2$	256

## Продолжение таблицы 3.1

3	Укладка бетонной смеси	M <sup>3</sup>	26
4	Расстраповка опалубочных щитов	$M^2$	256

## 3.2.3 Выбор монтажных приспособлений

При производстве монолитной колонны используют монтажные устройства — стропы, лестницы. Ведомость монтажных приспособлений представлена в приложении Б табл.Б1.

## 3.2.4 Выбор монтажных кранов

В разделе приводиться расчет и подбор башенного крана. Выбор крана производиться по грузоподъемности, наибольшей длины стрелы и наибольшей высоты подъёма крюка.

- Высота подъема крюка:

$$H_{\kappa} = h_0 + h_3 + h_3 + h_{cm}, M \tag{3.1}$$

 $h_0$  – высота зоны монтажа, м ;

h<sub>3</sub> – минимальный допустимый запас, м;

 $h_9$  – высота элемента, м;

 $h_{cr}$  – высота грузозахватного приспособления, м.

$$H_{r} = 33.1 + 2.0 + 3.9 + 4.0 = 43. M$$

- Вылет крюка (длинна стрелы):

$$L_{\kappa.\delta au} = (a/2) + b + c, M$$

$$L_{\kappa.\delta au} = 7.5/2 + 2.2 + 24.4 = 30.35, M$$
(3.2)

а – ширина подкранового пути;

b – расстояние от осевой части головки рельса до ближайшего выступа здания, м;

 с – расстояние от главной оси элемента до выступа здания со стороны крана, м.

- Грузоподъемность крана:

$$Q_{\kappa} = Q_{2} + Q_{nn} + Q_{2n}, m \tag{3.3}$$

 ${\bf Q}_{\!\scriptscriptstyle 3}\,$  - максимальная масса монтируемого элемента, т;

 $Q_{\text{пр}}$  – масса монтажных приспособлений, т;

 $Q_{rp}$  – масса грузозахватного устройства, т.

Максимальные массы отображены в графической части (лист 6).

$$Q_{\kappa} = 5.5 + 0.03 + 5.53$$
, m

- Грузовой момент крана:

$$M_{cp_{\kappa}}^{np} = Q_{9\pi}^{n} + L_{cmp}^{n}, mM$$
 (3.4)

$$M_{rp}^{\pi} = 5,53 \times 30,35 = 167,83$$
TM

Подобран башенный кран КБ-503Б с грузотехническими характеристиками приведенных в таблице 3.2. Графическая зависимость грузоподъёмности крана отображена в графической части.

- Условие безопасности работы крана:

$$a/2 + b \ge R_u + 0.40, M \tag{3.5}$$

 $R_{\scriptscriptstyle H}$  – радиус габарита поворотной части крана, м.

$$(7,5/2+2,2=5,95M) \ge (5,5+0,40=5,9M)$$

Таблица 3.2 – Грузовысотные характеристики

Наименование монтируемого элемента	Масса элемента Q, т	под	сота ьема а Н, м	ема (вылет		Максимальны й грузовой момент $M_{\text{мах}}$ ,	Грузоподъем ность Q, т	
		$H_{min}$	$H_{max}$	L <sub>min</sub>	L <sub>max</sub>	1141	$Q_{\min}$	Q <sub>max</sub>
Самый тяжелый и удаленный по горизонтали – бадья с бетоном	5,53	-	53	7,5	35	280	7,5	10

#### - Длина подкрановых путей:

Для обеспечения стыков рельс в разбежку подкрановые нити смещаются относительно друг друга на 2 метра. Установка тупиковых упоров производят

на расстоянии 0,5 м с одной стороны от конца подкрановых путей и 2,5 м с другой.

$$S_{n.n} = S_{pac4} + E_{\kappa p} + 2 \times S_{m.n} + S_{myn1} + S_{myn2}, M$$
 (3.6)

 $S_{\it pacч}$  – расстояние между двумя крайними стоянками крана, м;

 $B_{\kappa p}$  – ширина базы крана, м, ( $B_{\kappa p}=8 M$ );

 $S_{m.n}$  – длина тормозного пути, м, (  $S_{m.n} = 3,125 M$  );

 $S_{\it myn}$  — длина тупика, м.

$$S_{n,n} = 14.0 + 8.0 + 2 \times 3.125 + 0.5 + 2.5 M$$

- Количество сборных элементов подкрановых путей:

$$n = \frac{31,25}{6.25} = 5 \text{ IIIT}$$

Длинна подкрановых путей составляет 31,25 м, что удовлетворяет требование "СП 12-103-2002" минимальная длина рельсовых нитей кранового пути 31,25 м.

## 3.2.5 Основные технологические операции

Устройство монолитных колонн первого яруса производят после возведения перекрытия нижележащего этажа. До укладка бетона в опалубку устанавливают арматурные стержни и каркасы. Они выполняются из арматуры класса A240 и A400. Соединение арматурных элементов осуществляется с помощью опрессовки соединительной муфты.

Опалубку устанавливают из прямоугольных деревянных щитов в виде короба, охваченного металлическими хомутами, и вставляют в рамку. Положение фиксируют и проверяют с помощью отвеса (теодолита).

Подача бетонной смеси на объект осуществляется автобетоносмесителя, а к месту укладки краном в бадьях. Укладка происходит на расчищенное основание горизонтальными слоями без разрывов.

Уплотнение бетонной смеси, как правило, осуществляют с помощью глубинного вибратора. При этом, не допуская опирание вибратора на арматуру, закладные изделия, тяжи и другие крепёжные элементы.

## 3.3 Требования к качеству и приемки работ

Приемка и контроль работ осуществляется специальными службами строительных организаций, а также производителями работ, мастерами и бригадирами.

Для определения требований разрабатывается схема операционного контроля качествам (СОКК), которая состоит из схемы допустимых отклонений и контроля качества выполнения. (Приложение Б, табл. Б1 и табл. Б2)

#### 3.4 Техника безопасности

## 3.4.1 Безопасность труда при выполнение работ

Работы по бетонированию колонн должны быть выполнены с соблюдением следующих требований:

- 1. Не допускается пребывание лиц, не принимающих участие в производстве работ по бетонированию.
- 2. Переход осуществлять с помощью лестниц, трап, мостиков. Ходьба по уложенной арматуре происходить только по специальным мостикам шириной не менее 0,6 м, устроенным на козелках, установленных на опалубку.
- 3. Ограждения опалубки по всему периметру с установкой дополнительного крепления от предотвращения обрушения. Все в полу отверстия закрыть.
- 4. Подачу бетонной смеси осуществлять с помощью бадьи, при этом расстояние между нижней кромкой бадьи и ранее уложенной поверхностью, на которую укладывается бетон, должно быть не более 1 м. Подавать плавно, исключить возникновение падения большой порции бетона.

- 5. Строповка бадьи осуществляется бетонщиком, имеющим удостоверение стропальщика.
- 6. Не допускается складировать разбираемые элементы опалубки на подмостях (лесах) или рабочих настилах, а также сбрасывать их с высоты.
- 7. Разбивку бетонных поверхностей отбойными молотками не допускается выполнять при нахождении людей ниже места производства работ по одной вертикали.

## 3.4.2 Пожарная безопасность

- В соответствии с требованиями "СП 4.13130.2013 Системы противопожарной защиты":
- 1. Участок строительной площадки должен быть оснащен средствами пожаротушения.
- 2. Не допускается курение в местах, которые содержат горючие или легковоспламеняющиеся материалы. Пользоваться открытым огнем только в радиусе более 50 м.
- 3. Хранение горючих веществ осуществлять в закрытых металлических контейнерах в безопасном месте, накопление их на площадке запрещено.
- 4. Обеспечение свободного прохождения к противопожарному оборудованию.
- 5. Взрывоопасные рабочие места должны быть организованы средствами контроля и оперативного оповещения об угрожающей ситуации и первичными средствами пожаротушении.

## 3.5 Материально-технические ресурсы

Потребность в машинах, механизмах и оборудование разработаны на основании принятых технологических решений приведены в табл. ВЗ.

На основании нормы расхода строительных материалов представлена таблица потребности в материалах и полуфабрикатов. Таблица приведена в графической части (лист 6).

# 3.6. Технико – экономические показатели3.6.1 Калькуляция затрат труда и машинного времени

Подсчитанные затраты труда и машинного времени на устройство монолитных колонн первого этажа на основание ЕНиР – Сборник, приведены в таблице 3.3. График производства работ представлен в графической части.

Таблица 3.3 – Калькуляция затрат труда и машино-времени на первый этаж

NG		Обосно	Г	05	Норма времени на ед. изм.		Трудоемкость на объем работ	
<b>№</b> п/п	Наименование работ	вание ЕНиР	Ед. изм.	Объем работ	рабочих чел-час	машин маш-час	рабочих чел-дн	машин маш-смен
1	Установка арматурных каркасов	E4-1- 46	1 т	10	8,7	-	16	-
2	Установка опалубочных щитов	E4-1- 34	1 m <sup>2</sup>	256	0,4	-	8,7	-
3	Укладка бетонной смеси	E4-1- 49	м <sup>3</sup>	26	1,5	-	3,8	0,4
4	Выдержка бетона	-	-	-	-	-	-	-
5	Расстраповка опалубочных щитов	E4-1- 34	1 m <sup>2</sup>	256	0,18	-	3,4	-
		•					$\Sigma = 31,9$	$\Sigma = 0.4$

3.6.2 График производства работ

На основание калькуляции затрат устанавливается продолжительность работ. Работы записываться в технологической последовательности. График разрабатывается на устройство монолитной колонны первого яруса и ведётся в одну смену. Рекомендуемый состав звена берется по ЕНиР.

Продолжительность выполнения работы:

$$T = \frac{T_p}{n \cdot \kappa}, \, \partial H u \tag{3.7}$$

где:

```
T_p — трудозатраты (чел-см); 
 n — количество рабочих в звене; 
 \kappa— сменность.
```

#### 3.6.3 Основные технико-экономические показатели

На основании калькуляции затрат труда и графика производства работ на этаж составляются технико-экономические показатели:

- итоговый расход труда— 31,9 чел-см;
- итоговый расход машинного времени -0.4 маш-см;
- длительность работ составляет 22 дней;
- производительность одного рабочего в смену- 1,8 м3/чел-см;
- расход труда на единицу объема работ -0.55 чел-см/м<sup>3</sup>

## 4 ОРГАНИЗАЦИЯ СТРОИТЕЛЬСТВА

В разделе разработана часть проекта производства работ ППР, на выполнение отделочных работ десятиэтажного многофункционального гражданского здания.

## 4.1 Описание объекта проектирования

Проектируемое здание площадью 9365 м<sup>2</sup> имеет два технического чердака и подвал с помещениями для персонала. На первом этаже высотой 3,6 метра располагаются офисные помещения, медицинский центр и гостиница. На остальных этажах высотой 2,5 метра расположен гостиничный комплекс и жилые помещения высотой этажа 2,7 метра. Технический чердак располагается на десятом и одиннадцатом этажах.

## 4.2 Определение объемов СМР

На основании архитектурно — строительных чертежей составлена ведомость объёмов на отделочные работы. Единицы измерения соответствуют единым нормам и расценкам, приведённым на каждый тип работ. Расчет объёмов отделочных работ приведен в табл.4.1

Таблица 4.1 – Объёмы отделочных работ

№	Наименование работ	Ед.измер.	Объём	Применение
$\Pi$ /			работ	
П				
		IC	кна и двер	И
1	2	3	4	5
1	Установка оконных	100 м2	7,2913	Марка по ГОСТу ОП ОСП 18-18
	блоков из ПВХ	E6-13	$M^2$	ОИ 18-18 6 шт
	профилей			F=1,8*1,8*6=19,44 m <sup>2</sup>
				Марка по ГОСТу ОП ОСП 18-9
				ОИ 18-9 6 шт
				$F=0.9*1.8*6=9.72 \text{ m}^2$
				Марка по ГОСТу ОП ОСП 14-9
				ОИ 14-9 151 шт
				$F=0.9*1.5*151=203.85 \text{ m}^2$
				Марка по ГОСТу ОП ОСП 16-15
				ОИ 16-15 32 шт
				F=1,5*1,6*32=76,8 M <sup>2</sup>
				Марка по ГОСТу ОП ОСП 16-18

1	2	3	4	5
				OИ 16-18 40 шт F=1,8*1,6*40=115,2 м² Марка по ГОСТУ ОП ОСП 16-9 ОИ 16-9 8 шт F=0,9*1,6*8=11,52 м² Марка по ГОСТУ ОП ОСП 25-20 ОИ 25-20 8 шт F=2*2,5*8=40 м² Марка по ГОСТУ ОП ОСП 25-16 ОИ 25-16 56 шт F=2,5*1,65*56=231 м² Марка по ГОСТУ ОП ОСП 9=15 ОИ 9-15 16 шт F=1,5*0,9*16=21,6 м² Fобщ=19,44+9,72+203,85+76,8+115,2 +11,52+40+231+21,6=729,13 м²
2	Установка индивидуальных витражей , алюминиевые системы «Татпроф»	100 м <sup>2</sup>	2,02722	ВИ-1 $F_1$ =2,7*14,5=39,15 $M^2$ ВИ-2 $F_2$ =2,7*0,750=2,025 $M^2$ ВИ-3 $F_3$ =2*2,7*0,750+1,3*3,3=8,34 $M^2$ ВИ-4 $F_4$ =2,7*20,8= 56,16 $M^2$ ВИ-5 $F_5$ =2,7*0,85*2+3,3*1,3*3+2,7*1,3= 20,97 $M^2$ ВИ-6 $F_6$ =2,7*16,53= 44,631 $M^2$ ВИ-7 $F_7$ =2,7*1,17*5+3,3*1,2=19,755 $M^2$ ВИ-8 $F_7$ =2,7*(1,44+1,45+1,44)= 11,691 $M^2$ $F_{06}$ $M$ =39,15+2,025+8,34+56,16+20,97 +44,631+19,755+11,691=202,722 $M^2$
3	Установка подоконных досок из ПВХ профилей	1м Е6-13	392,8	Марка по ГОСТу ПД 19-40 ПД-1 165 шт

1	2	3	4	5
				Марка по ГОСТу ПД 9-40 ПД-5 56 шт $L_5$ =0,95*56=53,2м $L_{\rm общ}$ =165+87,4+76,8+10,4+53,2=392, 8м
4	Установка балконных блоков из ПВХ профилей	100 м2 E6-13	1,8308	Индивидуальные пластиковые по ГОСТ 23166-99 ОЛ-1 16шт $F_1$ =2,6*1,6*16=66,56 м² ОЛ-2 8шт $F_2$ =3*1,6*8=38,4 м² ОЛ-3 8шт $F_3$ =5,4*1,6*8=69,12 м² ОБ-1 8шт $F_4$ =7,5*1,6*8=9 м² $F_6$ 6,56+38,4+69,12+9=183,08м²
5	Установка дверных блоков: -В наружных стенах	100 м2 Е6-1-14	11,8167	ГОСТ 6629-88 Марка по ГОСТУ ДН 21-13 ДН 21-13 4шт F=2,1*1,3*4=10,92 м² Марка по ГОСТУ ДН 21-13 ДН 21-13Л 1шт F=2,1*1,3*1=2,73 м² Марка по ГОСТУ ДНМ 21-13 ДНМ 21-13 6шт F=2,1*1,3*6=16,38 м² Марка по ГОСТУ ДНМ 21-13 ДНМ 21-13Л 1шт F=2,1*1,3*1=2,73 м² Марка по ГОСТУ ДНМ 21-13 ДНМ 21-13Л 1шт F=2,1*1,3*1=2,73 м² Марка по ГОСТУ ДНМ 21-0,9 ДНМ 21-0,9 12шт F=2,1*0,9*12=22,68 м² Fобщ=10,92+2,73+16,38+2,73+22,68=55,44 м²
	-Во внутренних несущих стенах			Марка по ГОСТу ДО 21-13 ДО 21-13 F=2,1*1,3*4=10,92 м <sup>2</sup> Марка по ГОСТу ДМУ 21-10 ДМУ 21-10 F=2,1*1,0*32=67,2 м <sup>2</sup> Марка по ГОСТу ДМУ 21-10Л ДМУ 21-10Л F=2,1*1,0*32=67,2 м <sup>2</sup> Марка по ГОСТу ДПМ 21-13Л ДПМ 21-13Л F=2,1*1,3*18=49,14 м <sup>2</sup>

1	2	3	4	5
	_			$F_{\text{общ}}$ =67,2+67,2+10,92+49,14=194,46
				$M^2$
	-В перегородках			Марка по ГОСТу ДО 21-13Л
	-В перстородках			ДО 21-13Л
				$F=2.1*1.3*3=8.19 \text{ m}^2$
				Марка по ГОСТу ДО 21-10
				ДО 21-10
				$F=2,1*1,0*4=8,4 \text{ m}^2$
				Марка по ГОСТу ДГ 21-8Л
				$\Pi\Gamma$ 21-8 $\Pi$ F=2,1*0,8*84=141,12 м <sup>2</sup>
				Марка по ГОСТу ДГ 21-8
				ДГ21-8
				$F=2,1*0,8*132=221,76 \text{ m}^2$
				Марка по ГОСТу ДГ 21-9
				ДГ21-9
				F=2,1*0,9*130=245,16 m <sup>2</sup>
				Марка по ГОСТу ДГ 21-9Л ДГ 21-9Л
				$F=2,1*0,9*144=272,16 \text{ m}^2$
				Марка по ГОСТу ДГ 21-10
				ДГ 21-10
				$F=2,1*1,0*3=6,3 \text{ m}^2$
				Марка по ГОСТу ДГ 21-10Л
				$\Pi\Gamma$ 21-10Л F=2,1*1,0*3=6,3 м <sup>2</sup>
				Марка по ГОСТу ДГ 21-13
				ДГ 21-13
				$F=2,1*1,3*8=21,84 \text{ m}^2$
				$F_{\text{общ}} = 8,19 + 8,4 + 141,12 + 221,76 + 245,7$
				$+272,16+6,3+6,3+21,84=931,77 \text{ m}^2$
			II Полы	
6	Устройство	100 м2	20,1184	Подвал
	бетонных полов	E19-31	, -	F=499,9+86,93+39,53+77,13+106,32
				+24,21+6,9+6+26,83+20,61+239,33+
				$12,95=1146,64 \text{ m}^2$
				Технический чердак
				$F=6+21,5+14,87+261,4+20,54+11,63 +247,22+264,8+17,28=865,24 \text{ m}^2$
				$F_{\text{общ}} = 865,24 + 1146,6 = 2011,84 \text{ m}^2$
7	Устройство			Гобщ-Гобщ-Гобт-9346,22 -
	шумоизоляции из			2032,61=7313,61 м2
	минеральной плиты			
	ИЗОЛ НК ТУ5762-			
	001-01395101-2005 80 мм			
	OU WIN			
	i	1	1	I .

Tipe	Іродолжение таблицы 4.1						
1	2	3	4	5			
8	Устройство гидроизоляции 2 слоя линокрама марки ТПП-3 ОТУ 5474-002-13157915-58	10 м шва Е4-1-27	14,1177	Подвал F=1411,77 м <sup>2</sup>			
9	Устройство экструзионного пенополистирола ТЕХНОПЛЕКС 30-250 ТУ 2244-047-17925162-2006 тольщина 50 мм	1м2 E11-42	93,4622	Подвал F=1411,77 м² Медицинский центр(14-24), Кухня(57-72), Гостиница (31-49, 73-79), Офисы (25-30 помещения) F=1416 м² Гостиница (2-10 этаж) F=2762,01 м² Жилой дом (2-9 этаж) F=3757,21м² F <sub>общ</sub> =1411,77+1416+2762,01+3757,2 1=9346,22 м²			
10	Устройство стяжки из цементного раствора М150,армированного сеткой из 4 В-I с ячейкой 100 х 100 С толщиной 20 мм	100 м2 E19-43	73,1361	$F_{\text{общ}}$ = $F_{\text{общ}}$ - $F_{\text{бет}}$ =9346,22 - 2032,61=7313,61 м <sup>2</sup>			
11	Устройство чистого пола 20 мм	100 м2 Е19-43	73,1361	$F_{\text{общ}} = F_{\text{общ}} - F_{\text{бет}} = 9346,22 - 2032,61 = 7313,61 \text{ м}^2$			
12	Укладка керамического пола	1 <sub>M2</sub> E19-19	1961,83	Медицинский центр (17-18.23), Кухня (57-70),Офисы (27-28), Гостиница (34-36,40-42,73-80) F=3,44+4,36+4,17+26,04+21,5+2,43+ 3,3+4,35+7,32+1,82+1,65+6,14+1,19 +8,95+4,5+12,96+19,02+5,78+9,25+4 ,22+2,94+3,6+2,94+4,5+7,74+4,87+3, 6+6,53+3,86+3,68+4,16+3,49+20,39+ 9,75+14,8+6,8+11,01+1,77+2,94+2,27 +11,78+12,18+8,04+9,6+28,03+20,11 +4,98+11,11+8,67+10,40+10,26+4,25 +34,74+16,13+12,67+2,76=479,74 м² Подвал F=23,43+12,67+3,23+3,04+18,92+1,6 3+3+30+3+1,41+1,6+11,2+21,58+14, 45+14,87+4+11,93+11,49+30,80+4,5+ 36,26+5,12=268,13 м² Гостиница (2-10 этаж) F=73,54+20,52+36+66+10,76+5,5+29 ,74+17,2+33,24+36,77+10,26+18+33 +5,38+2,75+14,87+8,6+16,62+183,85 +51,3+191,9+74,35+43+83,1+18+38,			

1	2	3	4	5
		-		38+14,87+8,6+16,62+18+16,62+16,62 =1213,96 $\text{m}^2$ $F_{\text{общ}}$ =1213,96+268,13+479,74=1961,8 3 $\text{m}2$
13	Укладка керамогранита	1м 2 E19-19	881,36	Медицинский центр(14-16,19-23) Кухня (71-72), Офисы ,Гостиница( 31-33,37-39,43-49,50,52,54) F=4,86+26,21+13,4+8,32+8,73+21,5+ 25,17+28,19+32,2+5,36+3,06+17,38+ 48,05+46,7+4,86+31,4+6,68+104,13+ 27,17+18,04+16,62+32,6+89,26+8,62 +13,5+125,11+12,71+3,88+9,1+4,02+ 4,85+5,84+13,1+8,09+15,23+8,25+8,1 6+7,32+8+5,69=881,36 м²
14	Настилка ковролина	1 м2 Е19-15	2188,8	Гостиница F=796,0+272,85+73,45+159,2+54,57 +14,74+14,69++264,62+26+27,78+10 9,14+29,48+29,38+132,31+13+13,89+ 54,57+14,74+14,69=2188,8 м <sup>2</sup>
15	Укладка плинтуса: -Керамических -ПВХ	100м Е19-49 100м Е19-47	25,7892 26,631	Подвал  L=12,32+14,14+6,4+9,2+15,12+3,7+6 ,7+21,6+9,2+3,7+3,7+13,3+18,7+16,7 +16,7+5,6+13,8+40,2+7,5+10,4=245, 68 м  Медицинский центр(14-24), кухня(57-72), гостиница (31-49), Офисы (25-30)  L=1207,88 м Гостиница (2-10 этаж)  L=6,17*9*12+9*8+11,1*9+13,2*9+9 *17,7=1125,36 м  L=245,68+1207,88+1125,36=2578,92 м²  Гостиничный номер (2-10 этаж)  L=(48+13,3+19,55*12)*9=2663,1 м
		1	II Потолок	
16	Подготовка потолков под оштукатуривание	100м2 E8-1-1	93,4622	Гобщ=1411,77+1416+2762,01+3757, 21=9346,22 м2
17	Оштукатуривание поверхностей потолка	100м2 E8-1-2	93,4622	Гобщ=1411,77+1416+2762,01+3757, 21=9346,22 м2
18	Подготовка поверхностей потолка под окрашивание	100м2 E8-1-15	51,6358	F=3791,12+295,82+1076,64=5163,58 m <sup>2</sup>

1	2	3	4	5
19	Затирка потолков	100м2 E8-1-2.	48,9096	Жилой дом (291,9+127,26+178,1+137,88+69,66+ 10,36)*6=4890,96
20	Окрашивание поверхностей потолка внутри помещений	100м2 E8-1-15	2,9582	F=(66+10,76+5,5 )*7=295,82 м <sup>2</sup> Жилой дом
	- акриловой краской -водоэмульсионной краской		37,9112	$F=(73,54+20,52)*8+36=788,48 \text{ м}^2$ Гостиница $F=(264,62+26+27,78+29,74+17,2+29,48+29,38)*7+33,24=3002,64 \text{ m}^2$ $F_{\text{общ}}=3002,64+788,48=3791,12 \text{ m}^2$
	-известковой побелкой		10,7664	F=499,9+86,93+39,53+77,13+106,32 +24,21+6,9+6+26,83+20,61+239,33+ 12,95=1076,64 m <sup>2</sup>
21	Устройство подвесных плитных потолков	E8-3-12	228,24	F=104,13+27,17+18,04+28,03+34,74 +16,13=228,24 m <sup>2</sup>
22	Устройство подвесных потолков из гипсокартона	E8-3-12	295,82	F=(66+10,76+5,5)*7=295,82 m <sup>2</sup>
	no rimeonaprona	<u> </u>	IV Стены	
23	Подготовка поверхностей под оштукатуривание стен	100м2 E8-1-1	185,2171	$F_{\text{общ}}$ =1317,508+4410,702+12793,507 =18521,717 $\text{M}^2$
24	Оштукатуривание поверхностей стен -простая -улучшенная	100м2 E8-1-2.	13,17508 44,10702	Подвал F=33,61+34,86+58,36+1038,44=1165, 27 $\text{M}^2$ Жилой дом 1 этаж (4-6) F=35,43+47,07+28,2+41,538=152,238 $\text{M}^2$ F <sub>общ</sub> =1165,27+152,238=1317,508 $\text{M}^2$
				Подвал F=551,94 м <sup>2</sup> Медицинский центр , Офисы, Кухня , Гостиница F=1975,848 м <sup>2</sup> Гостиничный номер (54) F=260,1 м <sup>2</sup> Жилой дом ( 2-3)
	-высококачественная		127,9350	F=1622,814 $\text{M}^2$ $F_{\text{общ}}$ =1622,814+260,1+1975,848+551, 94=4410,702 $\text{M}^2$

1	2	3	4	5
				Медицинский центр , Офисы, Кухня , Гостиница F=1948,086 м <sup>2</sup> Гостиничный номер (54) F=9418,374 м <sup>2</sup>
				F=9418,374 м Жилой дом ( 2-3) F=1427,047 м <sup>2</sup>
				$F_{\text{общ}}$ =1948,086 +9418,374+1427,047 =12793,507 $\text{m}^2$
25	Подготовка поверхностей стен под окрашивание	100м2 E8-1-15	160,8495	F=11452,548+2706,768+1038,44+887 ,196=16084,952 m <sup>2</sup>
26	Окрашивание поверхностей стен внутри помещений - акриловой краской	100м2 E8-1-15	114,5254	Жилой дом 1 этаж ( 2-3) F=28,38+51,54+71,46=151,26 м <sup>2</sup> Жилой дом F=700,848+400,464+521,502=1622,8 14 м <sup>2</sup> Гостиничный номер F=5206,14+271,35+260,1+664,17+44 4,144+1032,57+1598,4+201,6=9678,4 74 м <sup>2</sup> F=151,26+9678,474+1622,814=11452
	-водоэмульсионной краской		27,06768	,548м <sup>2</sup> Подвал F=47,11+42,11+42,11+34,86+34,86+5 8,36=259,41м <sup>2</sup> Медицинский центр, Кухня ,Гостиница, Офисы F=13,2+59,16+50,67+42,42+41,6+58, 88+70,62+58,47+108,36+45,12+29,64 +23,49+19,74+69,45+90,58+90,58+13 ,2+88,29+38,862+20,43+92,466+73,9 8+63,09+19,74+75,012+114,99+30,96 +160,77+23,196+42,03+28,35+31,23+ 35,19+48,492+41,22+56,43+39,87+37
	- известковой побелкой		10,3844	,71+39,15+33,318+31,608+75,54+28, 8+38,106+39,186+76,872+37,26=244 7,358 m <sup>2</sup>
	-окраска износоустойчивыми		8,87196	F=2447,358+259,41=2706,768m <sup>2</sup>
	водоэмульсионными составами			Подвал F=1038,44 м <sup>2</sup>
				Подвал F=34,28+14,72+102,66+26,72+26,72 =205,11 м <sup>2</sup>

1	2	3	4	5	
				1 этаж F=76,872+54,54+45,09+97,26+105,39 +38,328+39,834+44,52+49,08+27,612 +103,56=682,086 м <sup>2</sup> F=682,086+205,11=887,196м <sup>2</sup>	
27	Облицовка внутренних поверхностей стен керамическими плитками	1 м2 E8-1-35	1023,93	Подвал $F=16,32+24,82+17,59+17,59=76,32$ 1 этаж $F=47,07+28,2+35,43+31,68+25,68+3$ $1,68+29,508+34,56+36,48+26,196+3$ $,288+38,16+25,248+69,12+40,08+19$ $482+23,742+49,29+37,98+41,538+36$ $96+28,8+27,348+21,36+25,17+26,97$ $+19,482+8,25+19,482+32,37=947,61$ $F_{\text{общ}}=76,32+947,61=1023,93$	
		V. Hap	ужная отде	елка	
28	Устройство утеплителя «Роклайт» толщиной 150 мм			F=3926,364+141,8+56,6=4124,764 M2	
29	Облицовка поверхностей цоколя фасадными керамогранитными плитками	1м2 E8-1-40	141,8	F=1,0*141,8=141,8 м2	
30	Облицовка цоколя блоками «Besser»	1м2 E8-1-40	56,6	F=1,0*56,6=56,6 м2	
31	Устройство навесных вентилируемых композитных алюминиевых панелей	1м2 E8-1-40	3926,364	F=h*l-Fок-Fдверей= (27,9*28,1+3,8*36,1+3,8*62,6+27*37 ,3+28,3*14,3+27*37,3+32,1*14,3+2,4 *5,6*2+2,4*2*28,1+3,9*7,25+3,9*3,2 +27*16,2+24,4*3,9+31,9+15,3)- 10*1,4*0,9-8*1,6*1,8-0,9*1,5*19- 5*1,8*1,8-4*2,1*1,3—6*1,8*0,9- 1,6*6,9*24-1,6*3,4*8-24*3*4,33- 6,3*1,6*8-3*1,6*16-3*1,4*0,9*9- 1,6*1,5*16-14,5*2,7-3,3*5,6- 7,5*1,6*8-1,6*0,9*8-1,6*1,5*8- 1,4*0,9*37-1,4*0,9*11-1,8*1,8- 2,1*0,9 2*1,3*2,1=3926,364 м2	

# 4.3 Определение потребности в изделиях, материалах и строительных конструкциях

Потребность в изделиях на отделочные работы производиться на основание ведомости строительных работ и производственных норм расходов. Расчет потребности приведен в табл.В.1.

#### 4.4 Определение трудоемкости и машиноемкости работ

Потребность требуемой трудоемкости и машиноемкости работ составлена на основание ЕНиР и ГЭСН в технологической последовательно. Расчет трудоемкости приведен в табл.В.2.

- Трудоемкость работ ("человеко – днях", "машино – сменах"):

$$Tp = \frac{V \cdot H_{Bp}}{8.2}$$
, чел-дн или маш-см (4.1)

где: V – объем выполняемых работ,

 $H_{_{{}_{BP}}}$ - норма времени, чел-час или маш-час,

8,2 – продолжительность одной смены, час..

#### 4.5 Разработка календарного плана производства работ

Сроки и интенсивность последовательности работ устанавливается по календарному плану с учетом неучтенных работ 16%. Календарный план приведен в графической части. Длительность выполняемых работ определяется по формуле (3.7).

По графику движение людских ресурсов определяем:

- степень достигнутой поточности строительства по числу людских ресурсов:

$$\alpha = \frac{R_{cp}}{R_{max}} = \frac{17}{31} = 0,59 \tag{4.3}$$

$$R_{cp} = \frac{\sum T_p}{T_{oout} \times k} = \frac{4141}{128 \times 2} = 17,$$
чел (4.4)

$$0.5 < \alpha = 0.59 < 1$$

- степень достигнутой поточности строительства по времени:

$$\beta = \frac{T_{\text{ycr}}}{T_{\text{offill}}} = \frac{84}{128} = 0,68 \tag{4.5}$$

#### 4.6 Расчёт и подбор временных зданий

Для удобства и хозяйственно – бытовых нужд устанавливают временные здания на строительной площадке. Расчетное количество рабочих определяем по максимальному количеству рабочих в смену на графике людских ресурсов  $R_{\text{max}} = 31$  человек.

Таблица 4.2 – Количество людей в смену

$N_{\underline{0}}$	Единица	Категория работающих			
п/п	измерения				
1	N,чел	$N_{pa\delta}=R_{max}$	$N_{HTP}$	N <sub>Служащие</sub>	$N_{ m MO\Pi}$
		31	4	1	1

Общее количество трудящихся в смену:

$${
m N}_{
m oбщ} = {
m N}_{
m pa6} \, + {
m N}_{
m MTP} + {
m N}_{
m Cлуж} + {
m N}_{
m MO\Pi} = 31 + 4 + 1 + 1 = 37$$
 чел

Расчетное количество трудящихся на стройплощадке:

$$N_{\text{расч}} = 1.05 \times N_{\text{общ}} = 1.05 \times 37 = 39 \text{ чел}$$

Расчет временных зданий представлен в табл.В.3.

#### 4.7 Расчет площадей складов

Для временного хранения материалов и изделий на строительной площадке устраивают склады. Посчитанная площадь складов сводиться табл.В.4.

#### 4.8 Расчет и проектирование сетей водопотребления и водоотведения

Максимальный расход воды на производственные нужды:

$$Q_{np} = \frac{k_{Hy} \cdot q_{H} \cdot n_{\Pi} \cdot k_{q}}{3600 \cdot t_{cM}}, \pi/c$$
 (4.6)

где:  $t_{cm}$  – число часов в смену,  $t_{cm}$  = 8,2 ч;

Период наибольшего водопотребления приходиться в летнее время на изготовление штукатурки  $\text{м}^2-5\,\text{л/m}^2$  :

$$Q = \frac{1,2 \times 5 \times 116,8 \times 1,5}{3600 \times 8,2} = 0,035, \text{ } \pi/c$$

Водопотребление на хозяйственно – бытовые нужды:

$$Q = \frac{q_y \times n_p \times K_q}{3600 \times t_{cm}} + \frac{q_{\theta} \times n_{\theta}}{60 \times t_{\theta}} , \pi/c$$
 (4.6)

где:  $q_v = 25 \pi - y$ дельный расход;

n<sub>p</sub> - максимальное число работающих в сутки.

$$Q = \frac{25 \times 39 \times 1.5}{3600 \times 8.2} + \frac{50 \times 25}{60 \times 45} = 0.51, \ \pi/c$$

Расчет фонтанчиков проводим по самой нагруженной смене. Исходя из этого принимаем 1 устройство на 150 человек.

Расчётный расход воды на пожаротушение составляет 15 л/с при площади до 10  $\Gamma$ а.

Максимальный расход воды:

$$Q_{TP} = Q_{TIP} + Q_{XO3} + Q_{TIOЖ}, \pi/c$$
 (4.7)  
 $Q_{TP} = 0.035 + 0.51 + 15 = 15.545 \pi/c.$ 

Диаметр труб водонапорной наружной сети:

$$D = \sqrt{\frac{4 \cdot 1000 \cdot Q_{mp}}{\pi \cdot v}} , \text{MM}$$
 (4.8)

где v - скорость движения воды по трубам, 1,5-2,0 л/с.

$$D = \sqrt{\frac{4 \cdot 1000 \cdot 15,545}{3,14 \cdot 1,5}} = 114,89 \,\text{MM}$$

Подобранный по ГОСТ диаметр трубы составляет 125 мм.

Диаметр канализационной трубы:

$$D_{\text{\tiny KAH}} = 1,4 \times D_{\text{\tiny BOJ}} = 1,4 \times 125 = 175 \,\text{MM}$$
. (4.9)

#### 4.9 Расчет и проектирование сетей электроснабжения

Определяем требуемую мощность строительной площадке, включая освещение.

Таблица 4.3 - Ведомость установочной мощности силовых потребителей

№	Механизм, инструмент	Ед. изм.	Установленная мощность, кВт	Кол-во	Общая установленная мощность, кВт
1	Башенный кран КБ -503	ШТ	102	1	102
2	Подъёмник ТП-5	ШТ	4,3	1	4,3
3	Штукатурная станция «Салют»	ШТ	10	2	20
4	Растворонасосы СО-48Б	ШТ	2,2	2	4,4
			_		$\Sigma = 130,7 \text{ kBt}$

Мощность потребителей на основание ведомости:

$$P_{c} = \frac{k_{1} \cdot P_{c1}}{\cos \varphi_{1}} + \frac{k_{2} \cdot P_{c2}}{\cos \varphi_{2}} + \frac{k_{3} \cdot P_{c3}}{\cos \varphi_{3}} + \frac{k_{4} \cdot P_{c4}}{\cos \varphi_{4}} + \frac{k_{5} \cdot P_{c5}}{\cos \varphi_{5}} + \frac{k_{6} \cdot P_{c6}}{\cos \varphi_{6}} =$$

$$= \frac{0.5 \times 102}{0.5} + \frac{0.5 \times 4.3}{0.5} + 2 \times \frac{0.3 \times 10}{0.5} + 2 \times \frac{0.7 \times 2.2}{0.8} = 122,15 \text{ kBr}$$

$$(4.10)$$

Мощность наружного освещения преведна в табл.В.5.

Мощность наружного освещения,  $P_{oH}$ =9,64 кВт.

Мощность внутреннего освещения,  $P_{ob}$ =3,81 кВт.

Мощность силовая, Рс=122,15кВт.

Мощность технологическая,  $P_{\rm T} = 0$  кВт.

Потребляемая мощность,  $P_p = 130,7 \text{ кВт.}$ 

Рассчитываем потребляемую мощность:

$$P_{p} = \alpha \cdot \left( \sum \frac{k_{1c} \cdot P_{c}}{\cos \varphi} + \sum \frac{k_{2c} \cdot P_{m}}{\cos \varphi} + \sum k_{3c} \cdot P_{oe} + \sum k_{4c} \cdot P_{oH} \right) = 1,05 \times (122,15 + \sum 0.8 \times 3.81 + \sum 1.0 \times 9.64) = 141,58 \kappa Bm$$

$$(4.11)$$

где:  $\alpha$  – коэффициент, учитывающий потери в электросети, 1,05-1,1;

Перерасчет мощности из кВт в кВ×А:

$$P_p = P_y \times \cos\varphi = 141,58 \times 0,8 = 113,26 \text{kB} \times A$$

Определяем количество прожекторов:

$$N = \frac{p_{yx} \cdot E \cdot S}{P_{x}} = \frac{0.3 \times 2 \times 8800}{500} = 11 \text{ m}$$

Из расчета принимаем 11 прожекторов ПЗС-35 мощность лампы 500Вт.

Подобранный трансформатор СКТП – 180/10/6/0,4 соответствует требуемой мощности.

#### 4.10 Технико-экономические показатели ППР

Технико-экономическая оценка проекта производства работ ведется по следующим показателям:

Объем здания:  $V = 36975,00 \text{ м}^3$ ;

Сметная стоимость отделочных работ С=167165,179 тыс.руб;

Общая трудоемкость работ:  $T_p = 4141$  чед-дн;

Усредненная трудоемкость работ:  $T_p^{eq} = 0,11$  чел-дн/м<sup>3</sup>;

Общая площадь строительной площадки:  $S_{\text{общ}} = 8800 \text{ м}^2$ ;

Общая площадь застройки:  $S_{3acrp} = 1740 \text{ m}^2$ ;

Максимальное количество рабочих на объекте:  $R_{max} = 31$ ;

Продолжительность строительства,  $T_{\text{обш}}$ :

- фактическая (только рабочие дни)  $T_2$  = 128 дней

#### 5 ЭКОНОМИКА СТРОИТЕЛЬСТВА

#### 5.1 Определение сметной стоимости объекта

Пояснительная записка на строительства 10-ти этажного монолитного многофункционального здания гражданского назначения находящегося по адресу: г. Ульяновск, Заволжский район, пр-кт Ленинского Комсомола, 27А.

Сметные расчеты составлены на основании сметно-нормативной базы (СНБ-2001) согласно МДС 81-35.2004 «Методика определения стоимости строительной продукции на территории РФ» в ценах на 1 января 2017г.

В сметных расчетах использовалась сметно – нормативная база (СНБ):

- ГЭСН 2001 государственные элементы сметных норм;
- TEP 2001 территориальные единичные расценки для строительных работ Ульяновской области;
- ТСЦм 2001 территориальные средние сметные цена на материала, изделия и конструкции Ульяновской области;
- TCM 2001 территориальные средние нормы и расценки на эксплуатацию машин и механизмов Ульяновской области;
  - УПСС 2017 укрупненные показатели стоимости строительства.

Уровень цен по состоянию на 01.03.2017 г. Индекс удорожания к ценам 2001 года K=8,84 по данным Ульяновского центра ЦЦО в строительстве.

Начисления на сметный расчет в расценках с учетом корректировки путем поправочных коэффициентов.

Стоимость строительства составляется всего: 429411,636 тыс. руб.

В том числе СМР: 15087,636 тыс. руб.

Сметная стоимость 1 м<sup>2</sup> составляет: 45941 руб.

#### 5.1.1 Сводный сметный расчёт

Сводный сметный расчет составлен в ценах по состоянию на 01.03.2017 представлен в приложении  $\Gamma$  табл. $\Gamma$ .1.

#### 5.1.2 Объектные сметы

Расчет объектных смет на общестроительные работы и внутренние инженерные системы и оборудования представлены в табл. Г.2 и табл. Г.3. Расчет объектых смет на благоустройство и озеленение представлена в табл. Г.4

#### 5.1.3 Локальная смета

Локальная смета составлена по ведомости объёмов на отделочные работы. Расчет представлен в табл. Г.5.

#### 5.2 Определение базовой стоимости проектных работ

Стоимость проектных работ объекта «г.Ульяновск. Многофункциональное здание гражданского назначения» определена по справочнику базовых цен на проектные работы в % на 1м<sup>2</sup>.

- Общую площадь здания  $S_{\text{общ}} = 9346,99 \text{м}^2$
- Согласно УПСС 1.2-002 стоимость 1  $\text{м}^2$ :  $\text{C}_{\text{факт}}^{\text{ед}} = 45941 \text{руб/м}^2$
- Фактическую стоимость строительства объекта:  $C_{\phi akt} = 272418024$  тыс. руб.
- Категория сложности объекта: V.
- Базовая стоимость проектных работ составит:  $C_{np} = 5317,599$  тыс.руб.

#### 6 БЕЗОПАСНОСТЬ И ЭКОЛОГИЧНОСТЬ

#### 6.1 Технологическая характеристика объекта

Проект на тему многофункциональное здание гражданского назначения.

Таблица 6.1 – Паспорт объекта на технологическую операцию

<b>№</b> п.п	Технологи ческий операция	Вид выполняем ых работ	Наименование должности работника технологическ ой операции	Оборудование устройство, приспособления	Матери алы, вещест ва
1	Бетониров ание монолитны х колонн	Сварка арматурны х каркасов	Сварщик	Трансформатор сварочный ТДМ – 503 У2, электродержатель, сварочные кабель, зажим земляной	Электр оды

#### 6.2 Идентификация профессиональных рисков

Таблица 6.2 – Идентификация производственных рисков

№ п.п	Технологиче ская операция	Вредный и опасный фактор производства	Источник вредного и опасного производственного
	операция		фактора
	Сварка	Напряжения в электрической цепи, высотные	Трансформатор
1	арматурных	работы, движения машин и механизмов	сварочный, сварочный
	каркасов	раооты, движения машин и механизмов	кабель

#### 6.3 Методы и средства снижения профессиональных рисков

Таблица 6.3 – Технические способы и средства уменьшения влияния опасных и вредоносных условий производства

<b>№</b> п.п	Опасный и вредоносный производственный фактор	Способы и средства защиты, снижения, устранения вредоносного производственного фактора	Защитные средства работника
1	2	3	4
	Повышенное световое	Производство сварки на изолированном	Строительная
	излучение,	участке, защита от попадания воды	каска с
	высокая температура	выключатели электровибратора и кабеля.	подшлемником,
	поверхности,	качественно выполнить изоляцию	сигнальный жилет,
1	чрезмерная	электропровода, предусмотреть	огнестойкий
1	запыленность воздуха,	специально оборудованную площадку	костюм, краги,
	повышенный шум и	для рабочего, применение экранов и	респиратор,
	вибрация,	навесов, снабжение индивидуальными	лицевой щиток,
	расположение	средствами защиты	кожаные сапоги с
	рабочего места на		твердым
	высоте		подноском

## 6.4 Обеспечение пожарной безопасности технического объекта 6.4.1 Идентификация источников пожара

Таблица 6.4 – Идентификация классов и опасных факторов пожара

<b>№</b> п/п	Участок, подразделен ие	Оборудова ние	Класс пожара	Опасные факторы пожара	Сопутствующие проявления факторов пожара
1	2	3	4	5	6
1	Многофункц иональное здание гражданског о назначения	Аппарат для сварки	Класс Е	родуктов горения, те	Ядовитые элементы и вещества от технологических агрегатов, приборов. Существенная напряжённость оборудования. Опасность взрыва из за случившегося пожара

# 6.4.2 Разработка средств, методов и мер обеспечения пожарной безопасности

Таблица 6.5 – Меры обеспечения пожарной безопасности

								Пожар
	Первичн	Мобиль		Средств	Пожар	Средства	Пожарный	ная
	ые	ные	Установки	а пожар-	ное	индивидуальн	инструмент	сигнал
$N_{\underline{0}}$	средства	средства		ной	обо-	ой защиты и	(механизиро	изация
$\Pi/\Pi$	пожароту	пожарот	ния	автомат	рудова	спасения	ванный и	, связь
	шения	ушения	ПИИ	ики	ние	людей при	немеханизи	И
	ЩСПИИ	ушсии		nikn	IIIIC	пожаре	рованный)	опове
								щение
						Индивидуаль		
			Ороситель,	Автомат	Пожар	ные средства		Автом
	Огнетуш	Пожарн	гидрант,мех	ический	ные	охраны		атичес
	ители,	ые	аническая	пожарн	гидран	органов	Лом, лопата,	кая
1	вода,	автомоб	конструкция	ый	ты,	дыхания и	ведро, ящик	против
1	пожарны		пожаротуше	извещат	рукава,	зрения,	с песком	опожа
	й кран,	телефон	ния, ручной	ель,	щиты,	огнестойкие	o moonom	рная
	лопата	ная сеть	пожарный	линия	ящики	костюмы,		систем
			информатор	связи	мини	эвакуационн		a
						ые дороги		

#### 6.4.3 Мероприятия по предотвращению пожара

Таблица 6.6 – Мероприятия по обеспечению пожарной безопасности

<b>№</b> π/π	Наименование технологического процесса, вид объекта	Наименование видов работ	Требования по обеспечению пожарной безопасности
1	Многофункциональное	Сварка	Объекты защиты должны быть обеспечены

		системой пожарной безопасности, которая
		включает в себя систему предотвращения пожара,
		систему противопожарной защиты, комплекс
здание гражданского	арматурных	организационно-технических мероприятий по
назначения	каркасов	обеспечению пожарной безопасности. Объект
	_	должен быть оснащен эвакуационными путями,
		которые удовлетворяют требованию безопасной
		эвакуации людей.

### 6.5 Обеспечение экологической безопасности технического объекта

Таблица 6.7 – Идентификация экологических факторов

					II
					Влияние предмета в
					литосферу
		CTDVICTVIDIU IO OHOMOUTU I TO		Влияние объе	(почву, растительн
	Наименова	Структурные элементы те	Davidania oga	кта на гидрос	ый слой, недра
	ние	хнологического объекта, т		феру	земли)
No	техническо	ехнологического процесса	екта на атмо	(образующие	(формирование ост
п/п	го объекта,	(сооружения согласно фу	сферу	канализацион	атков, выемка плод
	технологич	нкциональномупредназна	(выбросы	ные воды, заб	овиттогопокрова гр
	еского	чению, технологические о перации, спецоборудован и)	в окружающ	ор воды с ист	унта, отчуждение т
	процесса		ую сред)	очников водо	ерриторий, наруше
				снабжения)	ние и засорение рас
					тительного покрова
					и т.д.)
					Загрязнение
					химическими
	Сварка арматурных	Priénce	Cépasy rpayyya	вредными	
	Готохуутово	каркасов	Выброс	Сбрасывание	веществами,
1	Бетонирова	(Многофункциональное	пыли,	не очищенны	частицами металла,
	ние колонн	здание гражданского	мусора и	х канализаци	жидкостями,
		назначения)	токсинов	онных вод	маслами.
					Воздействие
					вибрации

Таблица 6.8 – Мероприятия по снижению антропогенного воздействия на окружающую среду

Наименование	Многофункциональное здание гражданского назначения.			
технического объекта	Бетонирование монолитных колонн			
Мороприятия по опимочно	Ведение мероприятий по поддержанию работающей техники,			
Мероприятия по снижению	использование оборудования не дающих вредных выбросов,			
антропогенного	введение перечня негативных факторов влияющих на			
воздействия на атмосферу	разрешение атмосферы			
Мороприятия по очимочние	Должен соблюдаться контроль выбросов сточных вод и			
Мероприятия по снижению	состояние трубопроводов, запрещен слив негативных веществ			
антропогенного	в водоемы, мойку машин и механизмов осуществлять на			
воздействия на гидросферу	специализированных площадках			

Мероприятия по снижению
антропогенного
воздействия на литосферу

Складирование материалов и движение транспорта строго на специализированных площадках и дорогах, предотвратить развитие эрозии почвы, вывоз строительных отходов на полигоны

#### 6.6 Заключение

- 1. В разделе приведена технологическая операция, сварка арматурных каркасов, приведены основные должности работников, приспособления, механизмы и материалы табл. 6.1.
- 2. Осуществлено распознание профессиональных рисков согласно технологическому ходу, операциям, видам работ. Обнаружены вредоносные и небезопасные производственные условия: напряжения в электрической цепи, высотные работы, движения машин и механизмов.
- 3. Разработаны способы и средства уменьшения профессиональных рисков (повышенное световое излучение, высокая температура поверхности, чрезмерная запыленность воздуха, повышенный шум и вибрация, расположение рабочего места на высоте), подобраны средства индивидуальной зашиты табл. 6.3.
- 4. Разработаны мероприятия для обеспечения пожарной защищенности технического объекта. Установлены класс пожара и опасные условия возникновения табл.6.4., разработаны ресурсы, способы и меры предотвращения пожара табл.6.5. Разработаны мероприятия по обеспечению пожарной безопасности на объекте табл. 6.6.
- 5. Идентифицированы экологические причины табл.6.7 и разработаны меры по экологической безопасности табл.6.8.

#### **ЗАКЛЮЧЕНИЕ**

Выпускная квалификационная работа выполнена в соответствии с проектом — многоквартирный жилой дом со встроенными или пристроенными объектами социального и коммунально — бытового назначения и обслуживания населения.

В выпускной работе разработаны объёмно – планировочные решения с описанием помещений гостиничного и жилого корпуса, технология строительства на устройство монолитной колонны первого этажа.

Произведен расчет на монолитную колонну.

Составлен календарный план на отделочные работы. Подсчитана сметная стоимость здания. Решены вопросы безопасности в строительном процессе.

#### СПИСОК ИСПОЛЬЗУЕМЫХ ИСТОЧНИКОВ

- 1. Архитектура: учеб. для вузов / Т.Г. Маклакова [и др.]; под ред. Т.Г. Маклаковой; Гриф МО. М.: АСВ, 2004. 468 с.
- 2. Костюченко, В.В. Организация, планирование и управление в строительстве: учеб. пособие. / В.В. Костюченко, Д.О. Кудинов. Ростов н/Д: Феникс, 2006. 352 с.
- 3. Каюмова, 3. М. Определение сметной стоимости зданий и сооружений. Нормативно-методическая основа для определения сметной стоимости в строительстве: метод. указания к курсовому и дипломному проектированию / 3.М. Каюмова. Тольятти, ТГУ, 2007. 43 с.
- 5. Маслова, Н.В. Организация и планирование строительства: учебно методическое пособие / Маслова Н.В. Тольятти, ТГУ, 2012. 100 с.
- 6. 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.
- 7. Хамзин, С.К. Технология строительного производства: курсовое и дипломное проектирование: учеб. пособие / С.К. Хамзин, А.К. Карасев М.: Высш. шк., 2006. 216 с.
- 8. ГОСТ 21.501-93. Правила выполнения архитектурно-строительных рабочих чертежей. Введ. 1994-01-09. М.: ГУП ЦПП, 2001. 58 с. (Система проектной документации для строительства).
- 9. ГОСТ 6629-88. Двери деревянные внутренние для жилых и общественных зданий. Введ. 1989-01-01. М.: ГУП ЦПП, 2000. 25 с.
- 10. СНиП 23-02-2003. Тепловая защита зданий. Введ. 2003-01-10. М.: ФГУП ЦПП, 2004. 26 с. 59
- 11. СП 23-101-2004. Проектирование тепловой защиты зданий. Введ.2004-06-01. М.: ФГУП ЦПП, 2004. 140 с. (Система нормативных документов в строительстве).
- 12. СП 20.13330-2011. Нагрузки и воздействия. Введ. 2011-20-05. –

- М.: Минрегион России, 2011.(Актуализированная редакция СНиП 2.01.07-85\*).—96 с.
- 13. СП 12-136-2002. 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).
- СНиП 31-06-2009. Общественные здания и сооружения. Введ.
   2010-01-01. М.: Минрегион России, 2010. 46 с.
- 19. СНиП 12-01-2004. Организация строительства. Введ. 2011-20-05. М.: ФГУП ЦПП, 2004.—24 с. (Система нормативных документов в строительстве).
- 20. СП 48.13330.2011. Организация строительства. Введ. 2011-20-05. М.: Минрегион России, 2010. 21 с.
- 21. СНиП 12-03-2001 и СНиП 12-04-2002. Безопасность труда в строительстве. Часть 1. Общие требования. Введ. 2001-09-01. М.: ФГУП ЦПП, 2001. 48 с.
- 22. СНиП 21-01-97\*. Пожарная безопасность зданий и сооружений. Введ. 1998-01-01. М.: ГУП ЦПП, 1997. 28 с. (Система нормативных документов в строительстве).
- 23. СНиП 23-01-99\*. Строительная климатология. Введ. 1999-11-06. —М.: ФГУП ЦПП, 2005.—74 с.
- 24. СП 52.13330.2011. Естественное и искусственное освещение. (Актуализированная редакция СНиП 23-05-95\*). Введ. 2003-18-06. М.: ФГУП ЦПП, 2011. 74 с.

## приложение а

Таблица А.1 – Спецификация элементов заполнения проема

Марка,	ГОСТ	Havertonavera		Кол-во	на этаж	
ПОЗ.	1001	Наименование	Подв.	1 эт.	2-10 эт.	Всего
1	2	3	4	5	6	7
		Двери				
1		ДН 21-13	1	3	-	3
2		ДО 21-13	-	3	1	4
3		ДН 21-13Л	-	1	-	1
4		ДО 21-13Л	-	3	-	3
5		ДНМ 21-13	-	6	-	6
6	FOCT ((20, 00	ДНМ 21-13Л	-	1	-	1
7	ГОСТ 6629-88	ДНМ 21-9Л	9	1	2	12
8		ДО 21-10	-	4	-	4
9		ДГ 21-8	4	18	110	132
10		ДГ 21-8Л	-	14	70	84
11		ДГ 21-9	18	11	101	130
12		ДГ 21-9Л	-	9	135	144
13		ДГ 21-10	-	3	-	3
14		ДГ 21-10Л	1	2	-	3
15	ГОСТ 31173-2003	ДМУ 21-10	-	-	32	32
16	ГОСТ 31173-2003	ДМУ 21-10Л	-	-	32	32
17	ГОСТ 6629-88	ДГ 21-13	-	-	8	8
18	ГОСТ 31173-2003	ДПМ 21-13Л	-	-	18	18
		Окна				
O-1		ОИ 18-18	-	6	-	6
O-2		ОИ 18-9	-	6	-	6
O-3		ОИ 14-9	-	7	144	151
O-4		ОИ 16-15	-	-	32	32
O-5		ОИ 16-18	-	-	40	40
O-6		ОИ 16-9	-	-	8	8
O-7		ОИ 25-20	-	-	8	8
O-8		ОИ 25-16	-	_	56	56
O-9		ОИ 9-15	-	Ī	16	16
		Витражи				
B1		ВИ-1	-	1	-	1
B2		ВИ-2	-	4	-	4
В3		ВИ-3	-	1	-	1
B4		ВИ-4	-	1	-	1
B5		ВИ-5	-	1	-	1
B6		ВИ-6	-	1	-	1
В7		ВИ-7	-	1	-	1
B8		ВИ-8	-	ī	24	24

## приложение Б

Таблица Б.1 – Грузозахватные приспособления

<b>№</b> п/п	Наименование грузозахватного приспособления	Назначение	Эскиз	Грузоподъемно сть,	Macca, T	рысота приспособления над конструкцией,
			I группа		I	
2	4CK1-8,0	Транспортировка бадьи	Не более 90°	8	0,03	4
3	CKK1-5,0	Трансортировака арматурных каркасов	Не более 90°  Строп СКК1-5,0 Q=5,0 те	5	0,016	4
			II группа			
4	Приставная лестница с площадкой, L=4,2м	Разварка узлов сопряжения элементов	759	-	0,8	6-18

Таблица Б.2 – Допускаемые отклонения в размерах и положении выполняемых конструкций

п/ п         Отклонения плоскостей отклонений         допускаемых отклонений           1         Расстояние от вертикали либо предназначенного крена плоскостей опалубки и линий их пересечений:         5 мм           1         - на каждый одип метр высоты опалубки и линий их пересечений:         5 мм           2         - на всю высоту колонны длинной более пяти метров от на всю высоту колонны длинной более пяти метров от установленных размеров         15 мм           2         Сдвиг осей опалубочных щитов от утвержденного положения колонн олон установленных размеров         8 мм           3         Расстояние меж внутренними поверхностями опалубки колонн олон установленных размеров         3 мм           4         Армирование колонн олондаку должна быть подвергнута осмотру, замерам и соответствовать накладной документации         1 подвергнута осмотру, замерам и соответствовать накладной документации           5         пред монтажом арматуры следует произвести осмотр опалубочных щитов на наличие целостности, проверить закрепление подкладок, обеспечивающие зазор при покрытие защитного слоя         1 пред монтажом арматурных каркас должен быть предохранен от дефектов и надежно закреплен от перемещений           6         При укладке бегона арматурных каркасов при их монтаже в опалубку составляет:         1/5           7         От максимального диаметра стержня         1/5           9         от устанавливаемого диаметра стержня         1/5           1         Не допускается применение прокладок из щебня	№		Величина	
1         Расстояние от вертикали либо предназначенного крена плоскостей опалубки и линий их пересечений:	Π/	Отклонения	допускаемых	
1         опалубки и линий их пересечений:         5 мм           - на каждый один метр высоты         5 мм           - на всю высоту колонн высотой более пяти метров         15 мм           2         Сдвиг осей опалубочных щитов от утвержденного положения колонн         8 мм           3         Расстояние меж внутренними поверхностями опалубки колонн от установленных размеров         3 мм           4         Арматура поступившая на строительную площадку должна быть подвергнута осмотру, замерам и соответствовать накладной документации         1 перед монтажом арматуры следует произвести осмотр опалубочных щитов на наличие целостности, проверить закрепление подкладок, обеспечивающие зазор при покрытие защитного слоя         1 при укладке бетона арматурный каркас должен быть предохранен от дефектов и надежно закреплен от перемещений           4         Наибольший сдвиг арматурных каркасов при их монтаже в опалубку составляет:         1/5           8         от максимального диаметра стержия         1/5           9         от устанавливаемого диаметра стержня         1/4           1         Не допускается применение прокладок из щебня, обрезков арматуры и деревянных брусьев при покрытие защитного слоя         1/5           1         Плоскости и линии их пересечения по вертикали либо с предназначенного крена на всю высоту колони:         1           1         Плоскости и линии их пересечения по вертикали либо с предназначенного крена на всю высоту колони:         ± 15 мм	П		отклонений	
опалуоки и линии их пересечении:  - на всю высоту колони высотой до пяти метров 10 мм - на всю высоту колони высотой до пяти метров 15 мм  Расстояние меж внутренними поверхностями опалубки колони от установленных размеров  Армирование колони Арматура поступившая на строительную площадку должна быть подвертнута осмотру, замерам и соответствовать накладной документации Перед монтажом арматуры следует произвести осмотр опалубочных щитов на наличие целостности, проверить закрепление подкладок, обеспечивающие зазор при покрытие защитного слоя При укладке бетона арматурный каркас должен быть предохранен от дефектов и надежно закреплен от перемещений Наибольший сдвиг арматурных каркасов при их монтаже в опалубку составляет:  8 от максимального диаметра стержня 1/5 от устанавливаемого диаметра стержня 1/4 1 Не допускается применение прокладок из щебня, обрезков арматуры и деревянных брусьев при покрытие защитного слоя  Бетонирование колонн Плоскости и линии их пересечения по вертикали либо с предназначенного крена на всю высоту колони: 1 Плоскость в горизонтальном положение на всю длину плоскости выверяемого участка Местные отклонения плоскости бетона с плана при контроле конструк дий рейкой протяженностью 2 м, помимо основных плоскостей ± 5 мм 16 В поперечных размерах сечения элемента +5 мм −3 мм  16 В поперечных размерах сечения элемента , предназначенных   15 мм  16 В отметках плоскостей и закладных элементов, предназначенных   16 В отметках плоскостей и закладных элементов, предназначенных   17 мм  18 отметках плоскостей и закладных элементов, предназначенных   18 отметках плоскостей и закладных элементов, предназначенных   19 отметках плоскостей и закладных элементов, предназначенных   20 мм	1	Расстояние от вертикали либо предназначенного крена плоскостей		
- на всю высоту колонн высотой до пяти метров         10 мм           - на всю высоту колонны длинной более пяти метров         15 мм           2 Сдвиг осей опалубочных щитов от утвержденного положения колонн         8 мм           3 колонн от установленных размеров         3 мм           4 Арматура поступившая на строительную площадку должна быть подвергнута осмотру, замерам и соответствовать накладной документации         Перед монтажом арматуры следует произвести осмотр опалубочных щитов на наличие целостности, проверить закрепление подкладок, обеспечивающие зазор при покрытие защитного слоя           6 При укладке бетона арматурный каркас должен быть предохранен от дефектов и надежно закреплен от перемещений         1/5           7 От максимального диаметра стержня         1/5           9 от устанавливаемого диаметра стержня         1/5           1 Не допускается применение прокладок из щебня, обрезков арматуры и деревянных брусьев при покрытие защитного слоя         1/4           11 Плоскости и линии их пересечения по вертикали либо с предназначенного крена на всю высоту колони:         1           12 - поддерживающих монолитные покрытия и перекрытия         ± 15 мм           13 Местные отклонения плоскости бетона с плана при контроле конструк ций рейкой протяженностью 2 м, помимо основных плоскостей         ± 5 мм           16 В поперечных размерах сечения элемента         +5 мм – 3 мм           16 В отметках плоскостей и закладных элементов, предназначенных	1	опалубки и линий их пересечений:		
- на всю высоту колонны длинной более пяти метров         15 мм           2 Сдвиг осей опалубочных щитов от утвержденного положения колонн         8 мм           3 Расстояние меж внутренними поверхностями опалубки колонн от установленных размеров         3 мм           4 Арматура поступившая на строительную площадку должна быть подвергнута осмотру, замерам и соответствовать накладной документации         Перед монтажом арматуры следует произвести осмотр опалубочных щитов на наличие целостности, проверить закрепление подкладок, обеспечивающие зазор при покрытие защитного слоя           6 При укладке бетона арматурных каркас должен быть предохранен от дефектов и надежно закреплен от перемещений         1/5           7 Набольший сдвиг арматурных каркасов при их монтаже в опалубку составляет:         1/5           8 от максимального диаметра стержня         1/5           9 от устанавливаемого диаметра стержня         1/4           1 Не допускается применение прокладок из щебня, обрезков арматуры и деревянных брусьев при покрытие защитного слоя         1/4           1 Плоскости и линии их пересечения по вертикали либо с предназначенного крена на всю высоту колонн:         ± 15 мм           12 - поддерживающих монолитные покрытия и перекрытия         ± 20 мм           13 Плоскость в горизонтальном положение на всю длину плоскости выверяемого участка         ± 5 мм           14 Местные отклонения плоскости бетона с плана при контроле конструк ций рейкой протяженностью 2 м, помимо основных плоскостей         ± 5 мм           16 В отметках плоскосте		- на каждый один метр высоты	5 мм	
2         Сдвит осей опалубочных щитов от утвержденного положения колонн         8 мм           3         Расстояние меж внутренними поверхностями опалубки колонн от установленных размеров         3 мм           4         Арматура поступившая на строительную площадку должна быть подвергнута осмотру, замерам и соответствовать накладной документации         Перед монтажом арматуры следует произвести осмотр опалубочных щитов на наличие целостности, проверить закрепление подкладок, обеспечивающие зазор при покрытие защитного слоя         При укладке бетона арматурный каркас должен быть предохранен от дефектов и надежно закреплен от перемещений           7         Наибольший сдвиг арматурных каркасов при их монтаже в опалубку составляет:         1/5           8         от максимального диаметра стержня         1/5           9         от устанавливаемого диаметра стержня         1/4           1         Не допускается применение прокладок из щебня, обрезков арматуры и деревянных брусьев при покрытие защитного слоя         1/4           1         Плоскости и линии их пересечения по вертикали либо с предназначенного крена на всю высоту колонн:         1           12         - поддерживающих монолитные покрытия и перекрытия         ± 15 мм           13         Местные отклонения плоскости бетона с плана при контроле конструк дый рейкой протяженностью 2 м, помимо основных плоскостей         ± 5 мм           14         В поперечных размерах сечения элементов, предназначенных         +5 мм – 3 мм		•	10 мм	
3 Расстояние меж внутренними поверхностями опалубки колонн от установленных размеров   3 мм		- на всю высоту колонны длинной более пяти метров		
3 мм   Армирование колонн   Арматура поступившая на строительную площадку должна быть подвергнута осмотру, замерам и соответствовать накладной документации   Перед монтажом арматуры следует произвести осмотр опалубочных шитов на наличие целостности, проверить закрепление подкладок, обеспечивающие зазор при покрытие защитного слоя   При укладке бетона арматурный каркас должен быть предохранен от дефектов и надежно закреплен от перемещений   Наибольший сдвиг арматурных каркасов при их монтаже в опалубку составляет:   1/5	2		8 мм	
Армирование колонн  Арматура поступившая на строительную площадку должна быть подвергнута осмотру, замерам и соответствовать накладной документации  Перед монтажом арматуры следует произвести осмотр опалубочных щитов на наличие целостности, проверить закрепление подкладок, обеспечивающие зазор при покрытие защитного слоя  При укладке бетона арматурный каркас должен быть предохранен от дефектов и надежно закреплен от перемещений  Наибольший сдвиг арматурных каркасов при их монтаже в опалубку составляет:  8 от максимального диаметра стержня  1/5  9 от устанавливаемого диаметра стержня  1 Не допускается применение прокладок из щебня, обрезков арматуры и деревянных брусьев при покрытие защитного слоя  Бетонирование колонн  Плоскости и линии их пересечения по вертикали либо с предназначенного крена на всю высоту колонн:  1 - поддерживающих монолитные покрытия и перекрытия  1 Плоскость в горизонтальном положение на всю длину плоскости выверяемого участка  Местные отклонения плоскости бетона с плана при контроле конструк ций рейкой протяженностью 2 м, помимо основных плоскостей  1 В поперечных размерах сечения элемента  1 номимо основных плоскостей	3	Расстояние меж внутренними поверхностями опалубки	3 MM	
4         Арматура поступившая на строительную площадку должна быть подвергнута осмотру, замерам и соответствовать накладной документации           5         Перед монтажом арматуры следует произвести осмотр опалубочных щитов на наличие целостности, проверить закрепление подкладок, обеспечивающие зазор при покрытие защитного слоя           6         При укладке бетона арматурных каркас должен быть предохранен от дефектов и надежно закреплен от перемещений           7         Наибольший сдвиг арматурных каркасов при их монтаже в опалубку составляет:           8         от максимального диаметра стержня         1/5           9         от устанавливаемого диаметра стержня         1/4           1         Не допускается применение прокладок из щебня, обрезков арматуры и деревянных брусьев при покрытие защитного слоя         1/4           1         Плоскости и линии их пересечения по вертикали либо с предназначенного крена на всю высоту колонн:         1/2           1         - поддерживающих монолитные покрытия и перекрытия         ± 15 мм           13         Плоскость в горизонтальном положение на всю длину плоскости выверяемого участка         ± 20 мм           14         Местные отклонения плоскости бетона с плана при контроле конструк ций рейкой протяженностью 2 м, помимо основных плоскостей         ± 5 мм           15         В поперечных размерах сечения элемента         +5 мм – 3 мм           16         В отметках плоскостей и закладных элементов, предназначенных		колонн от установленных размеров	J IVIIVI	
4       подвергнута осмотру, замерам и соответствовать накладной документации         5       перед монтажом арматуры следует произвести осмотр опалубочных щитов на наличие целостности, проверить закрепление подкладок, обеспечивающие зазор при покрытие защитного слоя         6       При укладке бетона арматурный каркас должен быть предохранен от дефектов и надежно закреплен от перемещений         7       Наибольший сдвиг арматурных каркасов при их монтаже в опалубку составляет:         8       от максимального диаметра стержня         9       от устанавливаемого диаметра стержня         1       Не допускается применение прокладок из щебня, обрезков арматуры и деревянных брусьев при покрытие защитного слоя         5       Бетонирование колонн         11       Плоскости и линии их пересечения по вертикали либо с предназначенного крена на всю высоту колонн:         12       - поддерживающих монолитные покрытия и перекрытия       ± 15 мм         13       Плоскость в горизонтальном положение на всю длину плоскости выверяемого участка       ± 20 мм         14       Местные отклонения плоскости бетона с плана при контроле конструк ций рейкой протяженностью 2 м, помимо основных плоскостей       ± 5 мм         15       В поперечных размерах сечения элемента       +5 мм – 3 мм		Армирование колонн		
документации Перед монтажом арматуры следует произвести осмотр опалубочных шитов на наличие целостности, проверить закрепление подкладок, обеспечивающие зазор при покрытие защитного слоя При укладке бетона арматурный каркас должен быть предохранен от дефектов и надежно закреплен от перемещений Наибольший сдвиг арматурных каркасов при их монтаже в опалубку составляет:  8 от максимального диаметра стержня 1/5 1 Не допускается применение прокладок из щебня, обрезков арматуры и деревянных брусьев при покрытие защитного слоя  Бетонирование колонн Плоскости и линии их пересечения по вертикали либо с предназначенного крена на всю высоту колонн: 12 - поддерживающих монолитные покрытия и перекрытия 13 Плоскость в горизонтальном положение на всю длину плоскости выверяемого участка  14 Местные отклонения плоскости бетона с плана при контроле конструк ций рейкой протяженностью 2 м, помимо основных плоскостей  15 В поперечных размерах сечения элемента  16 В отметках плоскостей и закладных элементов, предназначенных				
Беред монтажом арматуры следует произвести осмотр опалубочных щитов на наличие целостности, проверить закрепление подкладок, обеспечивающие зазор при покрытие защитного слоя           При укладке бетона арматурный каркас должен быть предохранен от дефектов и надежно закреплен от перемещений           Наибольший сдвиг арматурных каркасов при их монтаже в опалубку составляет:         1/5           от максимального диаметра стержня         1/5           не допускается применение прокладок из щебня, обрезков арматуры и деревянных брусьев при покрытие защитного слоя         1/4           Плоскости и линии их пересечения по вертикали либо с предназначенного крена на всю высоту колони:         1           плоскость в горизонтальном положение на всю длину плоскости выверяемого участка         ± 15 мм           Местные отклонения плоскости бетона с плана при контроле конструк ций рейкой протяженностью 2 м, помимо основных плоскостей         ± 5 мм           В поперечных размерах сечения элемента         +5 мм – 3 мм	4			
5         щитов на наличие целостности, проверить закрепление подкладок, обеспечивающие зазор при покрытие защитного слоя           6         При укладке бетона арматурный каркас должен быть предохранен от дефектов и надежно закреплен от перемещений           7         Наибольший сдвиг арматурных каркасов при их монтаже в опалубку составляет:           8         от максимального диаметра стержня         1/5           9         от устанавливаемого диаметра стержня         1/4           1         Не допускается применение прокладок из щебня, обрезков арматуры и деревянных брусьев при покрытие защитного слоя         Бетонирование колонн           11         Плоскости и линии их пересечения по вертикали либо с предназначенного крена на всю высоту колонн:              12 - поддерживающих монолитные покрытия и перекрытия         ± 15 мм           13         Плоскость в горизонтальном положение на всю длину плоскости выверяемого участка         ± 20 мм           14         Местные отклонения плоскости бетона с плана при контроле конструк ций рейкой протяженностью 2 м, помимо основных плоскостей         ± 5 мм           15         В поперечных размерах сечения элемента         +5 мм – 3 мм           16         В отметках плоскостей и закладных элементов, предназначенных				
обеспечивающие зазор при покрытие защитного слоя  При укладке бетона арматурный каркас должен быть предохранен от дефектов и надежно закреплен от перемещений  Наибольший сдвиг арматурных каркасов при их монтаже в опалубку составляет:  8 от максимального диаметра стержня  1/5  9 от устанавливаемого диаметра стержня  1 Не допускается применение прокладок из щебня, обрезков арматуры и деревянных брусьев при покрытие защитного слоя  Бетонирование колонн  Плоскости и линии их пересечения по вертикали либо с предназначенного крена на всю высоту колонн:  12 - поддерживающих монолитные покрытия и перекрытия  13 Плоскость в горизонтальном положение на всю длину плоскости выверяемого участка  14 Местные отклонения плоскости бетона с плана при контроле конструк ций рейкой протяженностью 2 м, помимо основных плоскостей  15 В поперечных размерах сечения элемента  16 В отметках плоскостей и закладных элементов, предназначенных	_			
6       При укладке бетона арматурный каркас должен быть предохранен от дефектов и надежно закреплен от перемещений         7       Наибольший сдвиг арматурных каркасов при их монтаже в опалубку составляет:         8       от максимального диаметра стержня       1/5         9       от устанавливаемого диаметра стержня       1/4         1       Не допускается применение прокладок из щебня, обрезков арматуры и деревянных брусьев при покрытие защитного слоя       Бетонирование колонн         11       Плоскости и линии их пересечения по вертикали либо с предназначенного крена на всю высоту колонн:       ± 15 мм         12       - поддерживающих монолитные покрытия и перекрытия       ± 20 мм         13       Плоскость в горизонтальном положение на всю длину плоскости выверяемого участка       ± 20 мм         14       Местные отклонения плоскости бетона с плана при контроле конструк ций рейкой протяженностью 2 м, помимо основных плоскостей       ± 5 мм         15       В поперечных размерах сечения элемента       +5 мм – 3 мм         16       В отметках плоскостей и закладных элементов, предназначенных	5			
0       дефектов и надежно закреплен от перемещений         7       Наибольший сдвиг арматурных каркасов при их монтаже в опалубку составляет:         8       от максимального диаметра стержня       1/5         9       от устанавливаемого диаметра стержня       1/4         1       Не допускается применение прокладок из щебня, обрезков арматуры и о деревянных брусьев при покрытие защитного слоя       Бетонирование колонн         11       Плоскости и линии их пересечения по вертикали либо с предназначенного крена на всю высоту колонн:       ± 15 мм         12       - поддерживающих монолитные покрытия и перекрытия       ± 15 мм         13       Плоскость в горизонтальном положение на всю длину плоскости выверяемого участка       ± 20 мм         14       Местные отклонения плоскости бетона с плана при контроле конструк ций рейкой протяженностью 2 м, помимо основных плоскостей       ± 5 мм         15       В поперечных размерах сечения элемента       +5 мм – 3 мм         16       В отметках плоскостей и закладных элементов, предназначенных				
7       Наибольший сдвиг арматурных каркасов при их монтаже в опалубку составляет:       1/5         8       от максимального диаметра стержня       1/5         9       от устанавливаемого диаметра стержня       1/4         1       Не допускается применение прокладок из щебня, обрезков арматуры и о деревянных брусьев при покрытие защитного слоя       Бетонирование колонн         11       Плоскости и линии их пересечения по вертикали либо с предназначенного крена на всю высоту колонн:       ± 15 мм         12       - поддерживающих монолитные покрытия и перекрытия       ± 15 мм         13       Плоскость в горизонтальном положение на всю длину плоскости выверяемого участка       ± 20 мм         14       Местные отклонения плоскости бетона с плана при контроле конструк ций рейкой протяженностью 2 м, помимо основных плоскостей       ± 5 мм         15       В поперечных размерах сечения элемента       +5 мм − 3 мм         16       В отметках плоскостей и закладных элементов, предназначенных	6			
7       составляет:       1/5         8       от максимального диаметра стержня       1/5         9       от устанавливаемого диаметра стержня       1/4         1       Не допускается применение прокладок из щебня, обрезков арматуры и деревянных брусьев при покрытие защитного слоя       Бетонирование колонн         11       Плоскости и линии их пересечения по вертикали либо с предназначенного крена на всю высоту колонн:       ± 15 мм         12       - поддерживающих монолитные покрытия и перекрытия       ± 15 мм         13       Плоскость в горизонтальном положение на всю длину плоскости выверяемого участка       ± 20 мм         14       Местные отклонения плоскости бетона с плана при контроле конструк ций рейкой протяженностью 2 м, помимо основных плоскостей       ± 5 мм         15       В поперечных размерах сечения элемента       +5 мм – 3 мм         16       В отметках плоскостей и закладных элементов, предназначенных		1 1		
8         от максимального диаметра стержня         1/5           9         от устанавливаемого диаметра стержня         1/4           1         Не допускается применение прокладок из щебня, обрезков арматуры и деревянных брусьев при покрытие защитного слоя         Бетонирование колонн           11         Плоскости и линии их пересечения по вертикали либо с предназначенного крена на всю высоту колонн:         ± 15 мм           12         - поддерживающих монолитные покрытия и перекрытия         ± 15 мм           13         Плоскость в горизонтальном положение на всю длину плоскости выверяемого участка         ± 20 мм           14         Местные отклонения плоскости бетона с плана при контроле конструк ций рейкой протяженностью 2 м, помимо основных плоскостей         ± 5 мм           15         В поперечных размерах сечения элемента         +5 мм – 3 мм           16         В отметках плоскостей и закладных элементов, предназначенных	7			
9       от устанавливаемого диаметра стержня       1/4         1       Не допускается применение прокладок из щебня, обрезков арматуры и деревянных брусьев при покрытие защитного слоя       Бетонирование колонн         11       Плоскости и линии их пересечения по вертикали либо с предназначенного крена на всю высоту колонн:       ± 15 мм         12       - поддерживающих монолитные покрытия и перекрытия       ± 15 мм         13       Плоскость в горизонтальном положение на всю длину плоскости выверяемого участка       ± 20 мм         14       Местные отклонения плоскости бетона с плана при контроле конструк ций рейкой протяженностью 2 м, помимо основных плоскостей       ± 5 мм         15       В поперечных размерах сечения элемента       +5 мм − 3 мм         16       В отметках плоскостей и закладных элементов, предназначенных	0		1 /5	
1       Не допускается применение прокладок из щебня, обрезков арматуры и         0       деревянных брусьев при покрытие защитного слоя         Бетонирование колонн         11       Плоскости и линии их пересечения по вертикали либо с предназначенного крена на всю высоту колонн:         12       - поддерживающих монолитные покрытия и перекрытия       ± 15 мм         13       Плоскость в горизонтальном положение на всю длину плоскости выверяемого участка       ± 20 мм         14       Местные отклонения плоскости бетона с плана при контроле конструк ций рейкой протяженностью 2 м, помимо основных плоскостей       ± 5 мм         15       В поперечных размерах сечения элемента       +5 мм − 3 мм         16       В отметках плоскостей и закладных элементов, предназначенных       - мм		* *		
0         деревянных брусьев при покрытие защитного слоя           Бетонирование колонн           11         Плоскости и линии их пересечения по вертикали либо с предназначенного крена на всю высоту колонн:           12         - поддерживающих монолитные покрытия и перекрытия         ± 15 мм           13         Плоскость в горизонтальном положение на всю длину плоскости выверяемого участка         ± 20 мм           14         Местные отклонения плоскости бетона с плана при контроле конструк ций рейкой протяженностью 2 м, помимо основных плоскостей         ± 5 мм           15         В поперечных размерах сечения элемента         +5 мм – 3 мм           16         В отметках плоскостей и закладных элементов, предназначенных		, 1 1	1/4	
Бетонирование колонн  Плоскости и линии их пересечения по вертикали либо с предназначенного крена на всю высоту колонн:  12 - поддерживающих монолитные покрытия и перекрытия				
11       Плоскости и линии их пересечения по вертикали либо с предназначенного крена на всю высоту колонн: <ul> <li>12 - поддерживающих монолитные покрытия и перекрытия</li> <li>13</li> <li>Плоскость в горизонтальном положение на всю длину плоскости выверяемого участка</li> <li>14</li> <li>Местные отклонения плоскости бетона с плана при контроле конструк ций рейкой протяженностью 2 м, помимо основных плоскостей</li> <li>15</li> <li>В поперечных размерах сечения элемента</li> <li>16</li> <li>В отметках плоскостей и закладных элементов, предназначенных</li> </ul> <li>17</li> <li>18</li> <li>19</li> <li>10</li> <li>10</li> <li>10</li> <li>10</li> <li>10</li> <li>10</li> <li>10</li> <li>10</li>		1 1 1		
11       предназначенного крена на всю высоту колонн:         12       - поддерживающих монолитные покрытия и перекрытия       ± 15 мм         13       Плоскость в горизонтальном положение на всю длину плоскости выверяемого участка       ± 20 мм         14       Местные отклонения плоскости бетона с плана при контроле конструк ций рейкой протяженностью 2 м, помимо основных плоскостей       ± 5 мм         15       В поперечных размерах сечения элемента       +5 мм − 3 мм         16       В отметках плоскостей и закладных элементов, предназначенных				
12       - поддерживающих монолитные покрытия и перекрытия       ± 15 мм         13       Плоскость в горизонтальном положение на всю длину плоскости выверяемого участка       ± 20 мм         14       Местные отклонения плоскости бетона с плана при контроле конструк ций рейкой протяженностью 2 м, помимо основных плоскостей       ± 5 мм         15       В поперечных размерах сечения элемента       +5 мм − 3 мм         16       В отметках плоскостей и закладных элементов, предназначенных	11	1		
13       Плоскость в горизонтальном положение на всю длину плоскости выверяемого участка       ± 20 мм         14       Местные отклонения плоскости бетона с плана при контроле конструк ций рейкой протяженностью 2 м, помимо основных плоскостей       ± 5 мм         15       В поперечных размерах сечения элемента       +5 мм − 3 мм         16       В отметках плоскостей и закладных элементов, предназначенных	12		+ 15 MM	
15       выверяемого участка       ± 20 мм         14       Местные отклонения плоскости бетона с плана при контроле конструк ций рейкой протяженностью 2 м, помимо основных плоскостей       ± 5 мм         15       В поперечных размерах сечения элемента       +5 мм − 3 мм         16       В отметках плоскостей и закладных элементов, предназначенных				
14       Местные отклонения плоскости бетона с плана при контроле конструк ций рейкой протяженностью 2 м, помимо основных плоскостей       ± 5 мм         15       В поперечных размерах сечения элемента       +5 мм − 3 мм         16       В отметках плоскостей и закладных элементов, предназначенных	13	-	± 20 мм	
14       ций рейкой протяженностью 2 м, помимо основных плоскостей       ± 5 мм         15       В поперечных размерах сечения элемента       +5 мм − 3 мм         16       В отметках плоскостей и закладных элементов, предназначенных		1 1		
15 В поперечных размерах сечения элемента +5 мм – 3 мм В отметках плоскостей и закладных элементов, предназначенных	14		$\pm 5 \text{ MM}$	
В отметках плоскостей и закладных элементов, предназначенных	15		+5 mm – 3 mm	
1 16 1				
	16	, .	- MM	

Таблица Б.3 – Требования к операционному контролю качества

Операции подвергающие контролю	Состав контроля 2	Способ контроля 3	Время контроля 4	Лица осуществляющие контроль 5
1		тетановка опалубки	<del> </del>	3
Начальные работы	Проверка поверхности основания под колонны, хранения опалубочных щитов	Визуально, с помощью стального метра	До монтажа опалубочных щитов	Прораб
	Соответствие плану опорных лесов и подмостей Точность конструкции опалубки	Визуально, при помощи рулетки, отвеса и стального метра	При монтаже опалубочных щитов	Изготовитель, инженер
Монтаж опалубки	Точность установки закладных деталей	При помощи стального метра	После установки опалубки	Начальник участка
	Выдерживание размеров и отметок согласно проекту, плотность в сопряжения опалубки, качественно крепление опалубочных щитов	При помощи нивелира, рулетки, отвеса, визуально	При монтаже опалубочных щитов	Прораб
	A	рмирование колонн		
Контроль	Соответствие каркаса и арматуры проекту и паспорту Выборочно проверяется диаметр, расстояние между рабочими стержнями в каркасах Положение закладных деталей	Визуально, при помощи стального метра	До монтажа арматуры	Инженер, мастер ,прораб

1	2	3	4	5
Складировани е арматуры	Проверка скрепления арматурных каркасов и их складирование Визуально До установки		До установки	Мастер
Монтаж арматуры	Монтаж каркасов, сеток и закладных деталей в соответствии с проектом, предоставление защитного слоя, правильное закрепление арматуры в опалубочных щитах Обеспечение защитного слоя	Визуально, при помощи стального метра	Во время сварки арматуры	Начальник участка, технический надзор
Приемка арматуры	Акт приемки работ	Визуально	До укладки бетона	Начальник участка
	Бе	тонирование колонн		
Начальные работы	Контроль основания	Визуально	До бетонирования	
Укладка	Установление свойства бетонной смеси	При помощью конуса и пресса	До укладки в конструкцию	II
бетонной смеси	Соотношение технологического процесса укладки бетонной смеси	Визуально	В процессе укладки	Начальник участка, инженер, технический
Уплотнение бетонной смеси	Надзор температурного режимы бетонной смеси, правильность установки вибраторов, определение необходимой вибрации и толщины бетонного слоя	при помощи термометра и стального метра, визуально	В процессе уплотнения	технический надзор, производственно технический отдел
Уход за бетоном	Выполнение температурного и влажностного режимов	При помощи термометра и влагомера	В процессе твердения	Мастер

1	2	3	4	5
Разборка опалубочных щитов	Установление качества плоскости, соответств ие геометрических объемов плану, точность о тметки верха колонн и местоположения закладных деталей Определение прочности бетона, его однородность	Визуально, при помощи нивелира и стального метра	После распалубки	Начальник участка, мастер, прораб

Таблица Б.4 – Потребность в машинах, механизмах, изделиях и оборудованиях

<u>№</u>	Наименование оснастки,	Марка, ГОСТ, ТУ или	Технические	Назначение	Количество (на
п/п	приспособлений и инструмента	организация-разработчик	характеристики	5	звено), шт
1	<u>Z</u>	3	<u> </u>	•	6
1	Кран башенный	КБ-503Б	Высота подъёма 53 м	Подъем изделий	1
2	Автобетономешалка КАМАЗ 581453	АБС-581453	Продолжительность перемешивания бетонной смеси 15-20 мин	Транспортировка бетонной смеси	1
3	Трансформатор сварочный	ТДМ – 503 У2	Номинальный сварочный ток 500A	Сварочные работы	1
4	Камаз	MA3-MAH-75653	Вместимостью 25,5 т	Транспортировка изделия	1
5	Бадья туфелька	БК-1(-2)	Вес - 0,4 т	Транспортировка бетонной смеси	2
6	Красконагревательный бак	KCOM CO-12A	Вместимостью 25 л	Смазка опалубочных щитов	1
7	Универсальная дрель	Bosch GSB 19-2 REA Case (БЗП)	Мощностью 900 Вт	Сверление отверстий	1
8	2	3	4	5	6
9	Кабель с держателем для электродов	Ресанта	Длина 2 м	Сварочные работы	1
10	Вибратор глубинный	ВИ – 75- 3	Длинна вала 3 м, диаметр 28 мм	Уплотнение бетонной смеси	2
11	Строп четырехветвевой	4CK1-8,0	Грузоподъемность 8 т	Строповка конструкций	1
12	Строп вспомогательный	CKK1-5,0	Грузоподъемность 5 т	Строповка конструкций	1
13	Кернер	STAYER MASTER 21432-3.2	Длина 115 мм	Очистка мест сварки	1

1	2	3	4	5	6
14	Слесарный молоток	SPARTA	Вес- 0,8 кг	Очистка мест сварки и проверка бетонна	1
15	Кельма строительная	Sparta 862805	Вес – 0,37 кг	Разравнивание раствора, отбивка поверхности	1
16	Щетка металлическая	JTC-5116	Вес – 0,20 кг	Очистка от ржавчины арматуры, места сварки	2
17	Металлический скребок	STAYER MASTER 08535.	Вес – 0,35 кг	Очистка опалубочных щитов от бетона	2
18	Растворная лопата	SolidTM	Вес − 2,5 кг	Подача раствора	2
19	Ручные арматурные ножницы	TOOLS	Вес − 2,5 кг	Арматурные работы	1
20	Плоский напильник	«ИНТОЛ»	Вес – 1,2 кг	Арматурные работы	1
21	Комбинированные плоскогубцы	Vam-shina	Вес − 0,40 кг	Арматурные работы	1
22	Бокорезы	Qros	Вес – 0,30 кг	Арматурные работы	1
23	Строительный уровень лазерный	Stabila	Вес – 0,4 кг	Измерительные работы	1
24	Отвес стальной	ЗУБР	Вес – 0,45 кг	Измерительные работы	1
25	Измерительная рулетка	Grat wall GW1066E	Вес – 0,35 кг	Измерительные работы	1

## приложение в

Таблица В.1 – Потребность в материалах и изделия на отделочные работы

	Работы			Изделия, конструкции, материал			
No	Наименован ие	Едини ца измере ния	Количес тво (объем)	Наименование	Едини ца измере ния	Вес единиц ы	Потребно сть на весь объём работ
1	2	3	4	5	6	7	8
1	Установка оконных блоков из ПВХ профилей	100 м2 Е6-13	7,2913 <sub>M</sub> <sup>2</sup>	Оконные блоки из поливинилхлори да ОИ 18-18 6 шт ОИ 18-9 6 шт ОИ 14-9 151 шт ОИ 16-15 32 шт ОИ 16-18 40 шт ОИ 16-9 8 шт ОИ 25-20 8 шт ОИ 25-16 56 шт ОИ 9-15 16 шт	1um/m	1/0,081 1/0,041 1/0,032 1/0,060 1/0,072 1/0,036 1/0,125 1/0,034	6/0,486 6/0,243 151/4,756 32/1,920 40/2,880 8/0,288 8/1,000 56/5.600 16/0,540
2	Установка индивидуаль ных витражей, алюминиевы е системы «Татпроф»	100 м <sup>2</sup> ГЭСН 09-04- 010	2,02722	Стеклопакет	м <sup>2</sup> /т	1/0,025	202,72/5,0 68
3	Установка подоконных досок из ПВХ профилей	1 м Е6-13	392,8	Подоконная доска из поливинилхлори да F=0,4*392,8=157 ,12	1м²/т	1 0,008	157,12 1,25696
4	Установка балконных блоков из ПВХ профилей	100 м2 Е6-13	1,8308	Балконные блоки из поливинилхлори да	<u>М</u> Т	1 0,039	183,08 13,07

1	2	3	4	5	6	7	8
5	Установка	100 м2	11,8167	ДН 21-13 5шт		1	5
	дверных	E6-1-				0,043	0,215
	блоков:	14		ДНМ 21-13 7шт		1	7
	-B			WWW 6 4 4 6 6		0,045	0,315
	наружных			ДНМ 21-0,9		1	12
	-Во			12шт		0,031	0,372
	внутренних			ДО 21-13 4шт		1	4
	несущих			ДО 21 13 чш1	ШТ	0,046 1	0,184 64
	стенах			ДМУ 21-10 64шт			
						0,047 1	3,008 18
	-B			ДПМ 21-13Л			
	перегородка			18шт		0,045 1	0,810 3
	X					0,044	0,132
				ДО 21-13Л 3шт		1	4
				ПО 21 10 4		0,035	0,140
				ДО 21-10 4шт		1	216
				ДГ21-8 216шт		0,032	6,912
				Д1 21-6 210Ш1		1	<b>274</b>
				ДГ21-9 274шт		0,036	9,864
				A 21 > 27 IMI		1	6
				ДГ 21-10 6 шт		0,040	0,240
						1	8
				ДГ 21-13 8шт		0,052	0,416
	**	100 2	2011.04	7	M	1	2011.04
6	Устройство	100 м2	2011,84	Бетонная смесь	_	1	2011,84
	бетонных	E19-31		$\gamma = 2400 \text{ кг/м}^3$	Т	2,4	482,84
7	полов Устройство	100м2	7313,61	Минеральная	M	1	7313,61
'	шумоизоляц	100M2	7313,01	вата	<del>_</del> Т	$\frac{1}{0,04}$	292,54
	ии из			$\gamma = 40 \text{ kg/m}^3$	•	0,04	292,34
	минерально						
	й плиты						
	ИЗОЛ НК						
	ТУ5762-001-						
	01395101-						
	2005 80 мм	10	141 177	T.	M	1	0.2022
8	Устройство	10 м	141,177	Битумное	_	$\frac{1}{1}$	0,2823
	гидроизоляц ии 2 слоя	шва Е4-1-		вяжущее $\gamma = 1400 \text{ кг/м}^3$	Т	1,4	0,367
	линокрама	27		γ — 1400 KI/M			
	марки ТПП-	21					
	3 ОТУ5474-						
	002-						
	13157915-58						

1	2	3	4	5	6	7	8
9	Устройство	1м2	93,4622	Экструзионный	M	1	93,4622
	экструзионн ого пенополисти рола ТЕХНОПЛЕ КС 30-250 ТУ 2244- 047- 17925162- 2006 тольщина 50 мм	E11-42	35,1022	пенополистирол $\gamma = 40 \text{ кг/м}^3$	T	0,004	0,3738
10	Устройство стяжки из цементного раствора М150,армир ованного сеткой из 4 В-I с ячейкой 100 х 100 С толщиной 20 мм	100 м2 Е19-43	73,1361	Цементно песчаный раствор $\gamma = 1600 \ \text{кг/m}^3$	<u>М</u> Т	1/1,8	146,272 263,289
11	Устройство чистого пола 20 мм	100 м2 Е19-43	73,1361	Бетонная стяжка $\gamma = 2400 \text{ кг/м}^3$	<u>М</u> Т	$\frac{1}{2,4}$	146,27 351,05
12	Укладка	1м2	1961,83	Плитка	M	1	1961,83
	керамическо го пола	E19-19		керамическая	T	0,015	29,4274
13	Укладка керамограни та	1м 2 E19-19	881,36	Плитка керамогранитная	<u>М</u> Т	1 0,025	881,36 22,034
14	Настилка	1 м2	2188,8	Ковролин	<u>M</u>	1	2188,8
1	ковролина	E19-15		T.	Т	0,0026	5,6908
15	Укладка плинтуса: - Керамическ	100м Е19-49	25,7892	Плинтус керамический	<u>М</u> Т	$\frac{1}{0,0015}$	2578,92 3,868
	их -ПВХ	100м Е19-47	26,631	Плинтус из поливинилхлорид а	$\frac{M}{T}$	$\frac{1}{0,0004}$	26,631 1,065
16	Устройство утеплителя толщиной 150 мм	1м	4124,76	Каменная вата $\gamma = 35 \text{кг/m}^3$	<u>М</u> Т	1 0,040	4124,76 164,99

1	2	3	4	5	6	7	8
17	Облицовка	1м2 E8-1-	141,8	Плитка	<u>М</u> Т	1	141,8
	поверхносте й цоколя	40 40		керамогранитная	Т	0,005	0,709
	фасадными	10					
	керамограни						
	тными						
18	плитками	1м2	566	Harraymya	M	1	56,6
18	Облицовка цоколя	E8-1-	56,6	Цементно песчаный	<u>T</u>	1,8	
	блоками	40		раствор	1	1,0	101,88
	«Besser»			$\gamma = 1600 \text{ кг/м3}$			
19	Устройство	1м2	3926,364	Алюминиевые	<u>M</u>	1	3926,364
	навесных	E8-1-		композитные	Т	0,004	15,70545
	вентилируем ых	40		панели			
	КОМПОЗИТНЫ						
	X						
	алюминиевы						
20	х панелей	100.2	10501 51	D 6	M	1	40 50454
20	Подготовка	100м2 E8-1-1	18521,71	Глубоко	<u>М</u> Т	$\frac{1}{24}$	18,52171
	поверхносте й под	Е0-1-1		проникающая грунтовка	1	2,4	44,45210
	оштукатурив			$\gamma = 2400 \text{ kg/m}^3$			
	ание стен			,			
21	Оштукатури	100м2	1317,508	Цементно	<u>M</u>	1	13,17508
	вание	E8-1-2.		песчаный	Т	1,6	21,08012
	поверхносте й стен			раствор γ=1600 кг/м3			
	-простая			7 1000 RI/MS		1	44,10702
			4410,702	Цементно		1,6	70,57123
	-улучшенная			песчаный			,
	- DI IOOMOMONIOS		12793,50	раствор $\gamma = 1600 \text{ кг/м}^3$		1	127.0250
	высококачес твенная		14/93,30	γ — 1000 κ1/Μ		$\frac{1}{1.6}$	127,9350
	12011114/1			Цементно		1,6	204,696
				песчаный			
				раствор			
22	П	100. 2	1,000,4.05	$\gamma = 1600 \text{ kg/m}^3$	M	1	1600405
22	Подготовка поверхносте	100м2 E8-1-	16084,95	Шпатлевка на основе ПВА	<u>—</u> T		16084,95
	й стен под	15		OCHORC HDA	1	0,001	16,0849
	окрашивани						
	e						

Tipo	Продолжение таблицы В.1									
1	2	3	4	5	6	7	8			
23	Окрашивани	100м2	11452,54	Акриловая		1	11452,54			
	e	E8-1-		краска		0,0003	3,4357			
	поверхносте	15								
	й стен		2706,768			1	27067,68			
	внутри			Водоэмульсионн		0,0001	0,2767			
	помещений			ая краска						
	- акриловой		1000 44		М	1				
	краской		1038,44	TT	_	0,0001	1038,44			
	водоэмульси			Известковая	Т		0,1038			
	онной			побелка						
	краской		007.106			1	00-101			
	известковой		887,196	Иохуо оохуотойууур		0,0001	887,196			
	побелкой			Износоустойчив ые			0,088			
	-окраска износоустой			водоэмульсионн						
	чивыми			ые составы						
	водоэмульси			ыс составы						
	ОННЫМИ									
	составами									
	Cociabaniii									
	Облицовка	1 м2		Плитка	M	1	1023,93			
	внутренних	E8-1-	1023,93	керамическая		0,015	15,3589			
	поверхносте	35	,	1		0,015	15,5507			
	й стен									
	керамически									
	ми плитками									
24	Подготовка	100м2	9346,22	Глубоко	M	1	93,4622			
	потолков	E8-1-1		проникающая	T	$\overline{2,4}$	224,309			
	под			грунтовка			,			
	оштукатурив			$\gamma = 2400 \text{ kg/m}^3$						
	ание									
25	Оштукатури	100м2	9346,22	Цементно	<u>M</u>	1	93,4622			
	вание	E8-1-2		песчаный	Т	<del>1,6</del>	149,5395			
	поверхносте			раствор						
	й потолка			$\gamma = 1600 \text{ kg/m}^3$						
26	Подготовка	100м2	5163,58	Шпатлевка на	<u>M</u>	1	5163,58			
	поверхносте	E8-1-		основе ПВА	Т	0,001	5,163			
	й потолка	15								
	под									
	окрашивани									
	e									

1	эдолжение тао		•			7	0
1	2	3	4	5	6	7	8
28	Окрашивание	100м2					
	поверхностей	E8-1-	295,82	Акриловая	<u>M</u>	1	295,82
	потолка	15		краска	T	0,0001	0,02958
	внутри				M		
	помещений		3791,12		T	1	3791,12
	- акриловой			Водоэмульсионн	Т	0,0001	0,379
	краской			ая краска			
	водоэмульсио		1076,64		M	1	1076,64
	нной краской			Известковая	<del>_</del> Т	0,0001	0,1077
	-известковой			побелка	•	·	·
	побелкой						
29	Устройство	E8-3-	228,24	Плитный	<u>M</u>	1	228,24
	подвесных	12		потолок	T	0,0065	1,48356
	плитных						
	потолков						
30	Устройство	E8-3-	295,82	Подвесной	<u>M</u>	1	295,82
	подвесных	12		потолок из	Т	0,015	4,4273
	потолков из			гипсокартона			
	гипсокартона						

Таблица В.2 – Расчет трудоемкости и машиноемкости на отделочные работы

№	Наименование	Единицы измерения	Обоснование ЕНиР, ГЭСН	Норма вр	емени	Трудоемкость			Профессиональный квалифицированный
		-		Чел. Час	Маш. час	Объём работ	Чел-дн	Маш-	состав звена рекомендуемый ЕНиР или ГЭСН
1	2	3	4	5	6	7	8	9	10
1	Установка оконных блоков из ПВХ профилей	100 м <sup>2</sup>	E6-13	22	11	7,2913 m <sup>2</sup>	19,56	9,7	Машинист крана -5p-1 Плотник 4p-1 2p-1
2	Установка индивидуальных витражей, алюминиевые системы «Татпроф»	100 м <sup>2</sup>	ГЭСН 09-04- 010	322,73	19,95	2,02722	79,79	7,93	Машинист крана 6p-1 Монтажник конструкций 5p-1, 4p-1, 3p-1
3	Установка подоконных досок из ПВХ профилей	1 м	E6-13	0,14	-	392,8	6,71	-	Плотник 4р-1, 2р-1
4	Установка балконных блоков из ПВХ профилей	100 м <sup>2</sup>	100 м2 E6-13	15,6	7,8	1,8308	3,48	1,74	Машинист крана 5p-1, Плотник 4p-1 2p-1
5	Установка дверных блоков	100 м <sup>2</sup>	100 м2 Е6-1-14	18	9	11,8167	25,95	12,97	Машинист крана 5p-1, Плотник 4p-1 2p-1
6	Устройство бетонных полов	100 м <sup>2</sup>	E19-31	9,6	-	20,11	24,14	-	Бетонщик 4 разр 1 2 разр 1

1	2	3	4	5	6	7	8	9	10
7	Устройство шумоизоляции из минеральной плиты ИЗОЛ НК ТУ5762-001-01395101-2005 80 мм	100m <sup>2</sup>	E11-12	1,1	-	73,13	26,86	-	Термоизолировщик 4р- 1,2p-2
8	Устройство гидроизоляции 2 слоя линокрама марки ТПП-3 ОТУ5474-002-13157915-58	10 м	E4-1-27	0,78	-	282,35	26,86	-	Монтажник конструкций 4p-1, 3p-1
9	Устройство экструзионного пенополистирола ТЕХНОПЛЕКС 30-250 ТУ 2244-047-17925162-2006 тольщина 50 мм	1 m <sup>2</sup>	E11-42	0,34	-	9346,22	387,53	-	Термоизолировщик 4р- 1,3p-1,2p-1
10	Устройство стяжки из цементного раствора М150,армированног о сеткой из 4 В-I с ячейкой 100 х 100 С толщиной 20 мм	100 м <sup>2</sup>	E19-43	23,00	-	73,13	205,14	-	Бетонщик 3 разр 2 2 разр 1
11	Устройство чистого пола 20 мм	100 м <sup>2</sup>	E19-43	23,00		73,11	205,14		Бетонщик 3 разр 2 2 разр 1

1	2	3	4	5	6	7	8	9	10
12	Укладка	$1 \text{m}^2$	E19-19	0,56	-	1961,83	133,98	-	Облицовщик-
	керамического пола								плиточник
									4 разр 1
		2							3 разр 1
13	Укладка	$1 \text{ m}^{2}$	E19-19	0,56	-	881,36	60,19	-	Облицовщик-
	керамогранита								плиточник
									4 разр 1
		2							3 разр 1
14	Настилка ковролина	$1 \text{ m}^2$	E19-15	0,31	-	2188,8	82,75	-	облицовщиков
									синтетическими
									материалами
									5 разр 1
									3 разр 1
15	Укладка плинтуса:	100м	E19-49	22,5	-	25,7892	70,76	-	Облицовщик-
	-Керамических								плиточник - 4 разр.
		100м	E19-47	8,7	-	26,631	28,25	-	Облицовщиков
	-ПВХ								синтетическими
									материалами
									4 разр 1
		2							2 разр - 1
16	Устройство	$1 \text{ m}^2$	E11-42	0,63	-	4124,76	316,91	-	Термоизолировщик 4р-
	утеплителя								1,3p-1,2p-1
	«Роклайт»								
	толщиной 150 мм	2							
17	Облицовка	$1 \text{m}^2$	E8-1-40	2,2	-	141,8	38,044	-	Облицовщик
	поверхностей								плиточник 4р-1, 3р-1
	цоколя фасадными								
	керамогранитными								
	плитками								

1	2	3	4	5	6	7	8	9	10
1					U	-		7	
18	Облицовка цоколя	100m <sup>2</sup>	E8-1-40	72	-	0,566	4,97	-	Облицовщик
	блоками «Besser»								плиточник 4р-1, 3р-1
19	Устройство	$100 \text{m}^2$	E8-1-40	72	-	39,26	344,72	-	Облицовщик
	навесных								плиточник 4р-1, 3р-1
	вентилируемых								
	композитных								
	алюминиевых								
•	панелей	100.2	70.1.1	4.5		107.0171	0.1.1.1		
20	Подготовка	100м <sup>2</sup>	E8-1-1	16	-	185,2171	361,41	-	Штукатур
	поверхностей под								3 разр1
	оштукатуривание								механизированным
	стен								способом
21	Оштукатуривание	100м <sup>2</sup>	E8-1-2.	9,6		13,17508	15,43		Штукатур
21	поверхностей стен	TOOM	E6-1-2.	9,0	_	13,17308	13,43	_	4 разр 2
	-простая								3 pasp - 2
	простая			14,5		44,10702	77,99		2 pasp - 1
	-улучшенная			11,5		11,10702	11,55		2 pusp 1
	ysry iniciniasi								
	-			18,5		127,9350	288,64		
	высококачественная			- 5,5		,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,			
22	Подготовка	$100 \text{m}^2$	E8-1-15	0,88	-	160,8495	62,85	-	Маляр строительный
	поверхностей стен								4p-1
	под окрашивание								_

1	2	3	4	5	6	7	8	9	10
23	Окрашивание	100m <sup>2</sup>	E8-1-15					-	Маляр строительный
	поверхностей стен								4p-1
	внутри помещений								5p-1
	- акриловой краской			4,68		124,56	76,29		
	-водоэмульсионной			3,35		24,65	17,65		
	краской			1.60		10.65	1 47		
	- известковой			1,68		13,65	1,45		
	побелкой			3,25		8,76	3,65		
	-окраска								
	износоустойчивыми водоэмульсионными								
	составами								
	COCTABAMM								
	Облицовка	1 m <sup>2</sup>	E8-1-35	1,9	_		237,25	_	Облицовщик
	внутренних					1023,93			плиточник 4р-1, 3р-1
	поверхностей стен								
	керамическими								
	плитками								
24	Подготовка	$100 \text{m}^2$	E8-1-1	19,5	-	93,4622	222,26	-	штукатуров
	потолков под								3 разр1
	оштукатуривание								механизированным
2.5		100 2	F0.1.2	12.00		02.4622	12670		способом
25	Оштукатуривание	100m <sup>2</sup>	E8-1-2	12,00	-	93,4622	136,78	-	Штукатур
	поверхностей								4 pasp 2
	потолка								3 pasp - 2
									2 разр – 1

1	2	3	4	5	6	7	8	9	10
26	Подготовка поверхностей потолка под окрашивание	100m <sup>2</sup>	E8-1-15	1,1	-	51,64	6,93	-	Маляр 4р-1
27	Затирка потолков	100м <sup>2</sup>	E8-1-2.	0,38	-	48,9096	2,27	-	Маляр 2р-1
28	Окрашивание поверхностей потолка внутри помещений - акриловой краской -водоэмульсионной краской -известковой побелкой	100m <sup>2</sup>	E8-1-15	5,5 4,3 1,2	-	2,9582 37,9112 10,7664	1,98 19,88 1,58		Маляр 5р-1, 4р-1
29	Устройство подвесных плитных потолков	1м <sup>2</sup>	E8-3-12	0,23	-	228,24	6,41	-	Монтажник по монтажу стальных и железобетонных конструкций 4p-1, 3p-1
30	Устройство подвесных потолков из гипсокартона	1 m <sup>2</sup>	E8-3-12	0,56	1	295,82	20,2-	-	Монтажник 4р-1, 3р-1

Таблица В.3 – Расчет временных зданий

<b>№</b> п/п	Наименован ие зданий	Числен ность персо- нала	Норма площа ди, м <sup>2</sup>	Расчетна я площадь $S_p$ , $M^2$	Прин имае мая площ адь $S_{\phi}$ , м <sup>2</sup>	Размеры здания, a×b×h, м	Ко л- во	Характерис тика
		Г	Служ	ебные поме	ещения			
1	Контора прораба	8	3	24	24	9x3x3	1	ГОСС-П-3 передвижн ая
2	Проходная	-	-	-	6	2x3	1	Сборно- разборная
	<b>,</b>		Санитарн	о-бытовые	помещен	ния		
3	Гардеробная	31	0,9	27,9	28	10x3,2x3	1	Передвижн ая
4	Душевая	16	0,43	6,88	24	9x3x3	1	Контейнер ная ГОССД6
5	Туалет на 6 очков	39	0,07	2,73	24	9x3x3	1	Передвижн ой на 6 очков ГОСС Т-6
6	Медпункт	39	0,05	1,95	24	9x3x3	1	Контейнер ный ГОСС МП
7	Столовая на 16 мест	39	0,6	23,4	28	10x3,2x3	1	Передвижн ой СК-16
8	Комната отдыха	31	1	31	16	6,5x2,6x2,8	2	Передвижн ой 4078- 100- 00.000.СБ
9	Сушилка	31	0,2	6,2	20	8,7x2,9x2,5	1	Передвижн ой ВС-8
10	Кладовая	-	-	-	25	5×5	1	Контейнер ный
			Про	оизводствен	нные			
11	Мастерская	-	-	-	20	5×4	1	Контейнер ный

Таблица В.4 – Расчет площади открытых и закрытых сладов

	ельн ия,	а 1Я	Потребі ресуј			пас риала	Пл	ющадь скл	пада	
Материалы, изделия и конструкции	Продолжительн ость потребления, дни	Единица измерения	общая	суточная	На сколько дней	Количеств о, Q <sub>зап</sub>	Норматив на 1 м <sup>2</sup>	Полезная F <sub>пол</sub> , м <sup>2</sup>	Общая F <sub>общ</sub> , м <sup>2</sup>	Способ хранения
		•	От	крытые						
Битумное вяжущее	4	T	0,3670	0,091	2	0,26	2,2т	0,118	0,142	Навалом
Алюминиевые композитные панели	22	$M^2$	3926,36	178,47	1	255,21	0,5 т	510	612	Штабель
									612,01	
			3aı	крытые						
Минеральная вата	36	$\mathbf{M}^2$	7314	713,4	1	1045,9	$4\text{m}^2$	261,47	313,77	Штабель
Экструзионный пенополистирол	20	$\mathbf{M}^2$	9346	467,3	1	668,23	$4\text{m}^2$	167,05	200,47	Штабель
Оконные блоки из поливинилхлорида	4	M <sup>2</sup>	72,9	182,25	2	521,2	$20$ м $^2$	26,06	32,5	Штабель в вертикальном положении
Стеклопакет	8	M <sup>2</sup>	202,72	25,34	2	72,47	150м <sup>2</sup>	0,49	0,784	В ящиках в вертикальном положении
Подоконные доски из поливинилхлорида	2	M <sup>2</sup>	392,8	196,4	1	280,85	30м	9,36	13,10	Штабель, высота 1,5м
Балконные стекла	2	M <sup>2</sup>	183,08	91,54	2	261,81	25 <sub>M</sub> <sup>2</sup>	10,47	14,66	В ящиках в вертикальном положении
Двери наружные и внутренние	8	M <sup>2</sup>	1672,67	147,70	1	211,22	20m <sup>2</sup>	10,56	14,784	Штабель в вертикальном положении

1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11
Плита керамическая	26	<b>M</b> <sup>2</sup>	2985,76	114,83	3	492,62	112 м <sup>2</sup>	4,39	6,15	Штабель в 3-4
-										ряда
Керамогранитная плитка	4	м <sup>2</sup>	881,36	220,34	2	630,17	112 м <sup>2</sup>	5,6	7,84	Штабель в 3-4
										ряда
Керамический плинтус	6	M	2578,92	429,82	2	1229,3	$112 \text{ m}^2$	10,97	15,35	Штабель в 3-4 ряда
Плинтус из поливинилхлорида	4	M	2663,1	665,77	2	1904,1	30м	63,47	76,164	Штабель,
Taming no nomiamiamophia		111	2005,1	002,77	_	150.,1	2011	02,17	70,101	высота 1,5м
Глубоко проникающая грунтовка	30	T	268,76	8,85	5	63,28	1,3т	48,67	58,5	На стеллажах
Шпатлевка на основе ПВА	12	Т	21,243	1,77	3	7,59	1,3т	5,83	7,58	На стеллажах
Акриловая краска	18	Т	3,809	0,211	3	0,905	0,6т	1,508	1,81	На стеллажах
Краска водоэмульсионная	12	T	0,6557	0,055	3	0,235	0,6т	0,4	0,48	На стеллажах
Известковая побелка	4	T	0,2115	0,0528	2	0,151	0,6т	0,25	0,3	На стеллажах
Износоустойчивые	2	T	0,088	0,044	2	0,125	0,6т	0,208	0,25	На стеллажах
водоэмульсионные составы										
Плиты "Армстронг"	2	$\mathbf{M}^2$	228,82	114,41	2	327,21	29m <sup>2</sup>	11,28	13,536	В
										горизонтальн
										ых стопах,
										1,5м
Листы из гипсокартона	6	м <sup>2</sup>	295,82	49,30	2	140,99	29м <sup>2</sup>	4,86	5,832	В
										горизонтальн
										ых стопах,
										1,5м
									783,86	

Таблица В.5 – Мощность наружного и внутреннего освещения

№	Наименование работ и потреблений элетроэнергии	Ед. изм	Удельная мощность, кВт	Норма освещенно сти, люкс	Действитель ная площадь	Потребная мощность, кВт
			Наружное ос	вещение		
1	Территория строительства в районе производства работ	1000 м <sup>2</sup>	0,4	2	8,8	3,52
2	Открытые склады	1000 м <sup>2</sup>	1	10	0,612	0,612
3	Внутрипостроеч ные дороги	КМ	2,5	-	2,2	5,5
						$\Sigma$ = 9,642κBτ
			Внутреннее о	свещение		
1	Контора прораба	$100 \text{ m}^2$	1,3	75	0,24	0,312
2	Проходная	$100 \text{ m}^2$	1,5	50	0,12	0,09
4	Гардеробная	$100 \text{ m}^2$	1	50	0,28	0,28
5	Душевая	$100 \text{ m}^2$	1	50	0,24	0,24
6	Туалет на 6 очков	100 м <sup>2</sup>	0,8	75	0,24	0,423
7	Медпункт	100 м <sup>2</sup>	1	75	0,24	0,24
8	Столовая на 16 мест	100 м <sup>2</sup>	1	75	0,28	0,28
9	Комната отдыха	100 м <sup>2</sup>	1	75	0,16	0,16
10	Сушилка	100 м <sup>2</sup>	1,3	-	0,20	0,26
11	Кладовая	100 м <sup>2</sup>	1,3	-	0,25	0,325
12	Мастерская	100 м <sup>2</sup>	1,3	-	0,20	0,26
13	Закрытий склад	1000м <sup>2</sup>	1,2	1,5	0,784	0,94
						∑=3,814 кВт

#### ПРИЛОЖЕНИЕ Г

Таблица Г.1 – Сводный сметный расчет

№	Номера	Наименование глав, объектов, работ и		Сметная стоим	ИОСТЬ		Общая сметная
П.П.	сметных расчётов и смет	затрат	строительных (ремонтно- строительных работ)	монтажных работ	Оборудова ния, мебели и инвентаря	Прочих затрат	стоимость, тыс. руб.
1	2	3	4	5	6	7	8
2	OC-02-01 OC-02-02	<u>Глава 2.</u> Основные объекты строительства. Общестроительные работы Внутренние и инженерные сети	272502146 314279,920	12179,128			272502146 46459,049
7	OC-07-01	<u>Глава 7.</u> Благоустройство и озеленение строительного участка	2166,75532				2166,75532
		Итого по главам 1-7	308948,822	12179,128			321127,95
8	ГСН 81- 05-01- 2001	Глава 8. Временные здания и сооружения. 1,1% от стоимости СМР. Затраты на строительство и разработку временных зданий и сооружений	3398,4371	133,97041			3532,40745
		Итого по главам 1-8	312347,259	12313,098			324660,357
9	ГСН 81- 05-02- 2001	<u>Глава 9.</u> Прочие работы и затраты. Дополн. затраты при производстве СМР в зимнее время. Удорожание 0,4%	1249,3891	49,2524			1378,64143
		Итого по главам 1-9	313596,648	12362,350		325958,998	325958998

1	2	3	4	5	6	7	8
10	Приказ Федераль ного агентства по строител ьству и	<u>Глава 10.</u> Содержание службы заказчика- застройщика (технического надзора) строящегося здания. 1,2% (гл.1-9)	3763,15978	148,34821	0	,	3911,50798
12	ЖКХ МДС 81- 35.2004 п.4.9в	Глава 12. Автор. надзор 0,2% (гл.1-9)	627,1933	24,7247			651,917996
		Итого по главам 1-12	317987,001	12535,423			330522,424
	МДС 81- 35-2004 п.4.9в	Резерв средств на непредвиденные работы и затраты 2% (гл.1-12)	6359,74002	250,708			6610,44848
		Итого	324346,741	12786,132			337132,872
		НДС 18%	58382,4134	2301,5038			60683,917
		Всего по смете	382729,154	15087,636			397816,789

Таблица Г.2 – Объектная смета на общестроительные работы

№	Код по УПСС	Наименование работ и затрат	Расч.	Кол-во	Показатель по УПСС, руб/м <sup>2</sup>	Общая стоимост ь, руб.
1	1.2-007	Подземная часть	1 m <sup>2</sup>	9346,99	1979	18497693 ,21
2	1.2-007	Каркас (колонны, перекрытия, покрытия, лестницы)	1 m <sup>2</sup>	9346,99	9099	85048262 ,01
3	1.2-007	Стены наружные	1 м <sup>2</sup>	9346,99	3383	31620867 ,17
4	1.2-007	Стены внутренние, перегородки	1 m <sup>2</sup>	9346,99	6175	57717663 ,25
5	1.2-007	Кровля	1 m <sup>2</sup>	9346,99	298	2785403, 02
6	1.2-007	Заполнение проёмов	1 m <sup>2</sup>	9346,99	3437	32125604 ,63
7	1.2-007	Полы	1 m <sup>2</sup>	9346,99	1967	18385529 ,33
8	1.2-007	Внутренняя отделка (стены, потолки)	1 m <sup>2</sup>	9346,99	1683	15730984 ,17
9	1.2-007	Прочие строительные конструкции и общестроительные работы	1 m <sup>2</sup>	9346,99	1133	10590139 ,67
		Итого по смет	e:			27250214 6,46

Таблица  $\Gamma.3$  – Объектная смета на внутренние и инженерные сети

No	Код по УПСС	Наименование работ и затрат	Расч. ед.	Кол-во	Показатель по УПСС, руб/м <sup>2</sup>	Общая стоимость, руб.
1	1.2-007	Отопление, вентилирование, кондиционирование	1 m <sup>2</sup>	9346,99	1613	15071855,9
2	1.2-007	Горячее, холодное водоснабжение, внутренние водостоки, канализация, газоснабжение	1 m <sup>2</sup>	9346,99	1216	11365939,8
3	1.2-007	Электроснабжение, электроосвещение	1 m <sup>2</sup>	9346,99	989	9244173,11
4	1.2-007	Слаботочные устройства	1 m <sup>2</sup>	9346,99	314	2934954,86
5	1.2-007	Прочие	1 m <sup>2</sup>	9346,99	839	7842124,6
		Итого по смет	e:			46459048,3

Таблица Г.4 – Объектная смета на благоустройство и озеленение

№	Код по УПСС	Наименование работ и затрат	Расч. ед.	Кол-во	Показатель по УПСС, руб/м <sup>2</sup>	Общая стоимость, руб.			
1	УПВР 3.1-01- 004	Плотный асфальтобетон из горячей мелкозернистой смеси	1 m <sup>2</sup>	490	1284	629160			
2	УПВР 3.1-02- 001	Покрытие тротуарной плиткой типа «Брусчатка»	1 m <sup>2</sup>	410	1559	639190			
3	УПВР 3.1-02- 004	Покрытие тротуаров плитками Besser гравийно-песчаным основанием	1 m <sup>2</sup>	148	1675	247900			
4	УПВР 3.1-01- 001	Резиновое покрытие	1 m <sup>2</sup>	138	1495	206310			
		Итог	·0:			1722560			
5	УПВР 3.2-01- 001	Озеленение строительного участка с посадкой газонов, деревьев, кустарников	100м²	1,4931	79939	119356,9			
6	УПВР 3.2-01- 040	Насадка насаждений малых размеров с копанием ям механизированным способом)	10 кустарников	25,6	12689	324838,4			
		Итог	·0:			444195,3			
	Итого по смете:								

Таблица Г.5 – Локальная смета

				Стоим единиць		Общая с	гоимості	ь, руб.	Затраты труда, челч,	
<b>№</b> п.п.	Шифр и номер позиции норматива	Наименование работ и затрат, единица измерения	Кол-во единиц	всего	эксплу атация машин	всего	оплат а	эксплуа -тация машин	<u>рабочих</u> машинист ов	
				оплата труда	в т.ч. оплата труда		труда	в т.ч. оплата труда	на единицу	всего
1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11
1	10-01-034-3	Установка в жилых и общественных зданиях оконных блоков из ПВХ профилей поворотных (откидных, поворотнооткидных) с площадью проема до 2 м2 одностворчатых,100 м2 проемов	2,305	9856,56 2508,83	342,72 86,46	20495	5465	356 254	246,45 5,65	2 <u>57</u> 13
3	С203-593 код:203909500 3	Окно пластиковое, глухое, одностворчатое с однокамерным стеклопакетом(24 мм), площадью: до 1, 5 м2 со стоимостью стеклопакета	225,09	1478,43		332780				

1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11
4	10-01-034-5	Установка в жилых и общественных зданиях оконных блоков из ПВХ профилей поворотных (откидных, поворотнооткидных) с площадью проема до 2 м2двухстворчатых	0,232	5691,84 352,44	324,45 81,87	1356	461	69 18	187,55 5,33	<u>41</u> 1
6	С203-620 код:203 9095 030	Окно пластиковое двустворчатое, глухое с однокамерным стеклопакетом(24 мм), площадью:до 1, 5м2 со стоимостью стеклопакета, м2	21,6	1903,54		41116				
7	10-01-034-6	Установка в жилых и общественных зданиях оконных блоков из ПВХ профилей поворотных (откидных, поворотнооткидных) с площадью проема более 2 м2 двухстворчатых, 100 м2 проемов	0,768	5801,41 1656,84	283,58 64,98	4455	1272	218 50	145,72 4,23	<u>112</u> 3
9	С203-622 код:203 9095 032	Окно пластиковое двустворчатое, глухое с однокамерным стеклопакетом(24 мм), площадью: до 2, 5 м2 со стоимостью стеклопакета,м2	76,8	<u>1607,66</u>		123468				

1_	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11
10	10-01-034-8	Установка в жилых и общественных зданиях оконных блоков из ПВХ профилей поворотных (откидных, поворотнооткидных) с площадью проема более 2 м2 трехстворчатых, в том числе при наличии створок глухого остекления	3,862	<u>5962,41</u> 1695,95	285,23 64,98	23027	6550	1101 251	149,16 4,23	<u>576</u> 16
12	С203-665 код:203 9095 075	Окно пластиковое трехстворчатое, глухое, с однокамерным стеклопакетом(24 мм), площадью:более 3, 5 м2 со стоимостью стеклопакета, м2	386,2	1366,28		527657				
13	С101-2822 код:101 9468 007	Доски подоконные ПВХ.П40, размер 400x6000 мм, м	392,8	228,61		89798				
14	09-04-010-1	Монтаж витражей, витрин с двойным или одинарным остеклением для высотных зданий, 1 т	202,72	<u>5355,27</u> 3362,69	1463,5 7 113,05	1085631	68169	296698 22918	268,8 7,36	54492 1492
15	C206-906 код:206 0906	Рамы под одинарное остекление внутреннего ряда. Рамы витражей со створкой:РАОД 27-06С,шт.	129	7277,25		938765				

1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11
16			0,002	87360,07		175				
		Винты самонарезающие для								
	C101-139	крепления профилированного								
	код:101 1810	настила и панелей к несущим								
		конструкциям, т								
17		Остекление оконным стеклом	1,8308	<u>2887,44</u>	<u>49,73</u>	5286	1289	<u>91</u>	<u>63,51</u>	<u>116</u>
		толщиной 4 мм окон с		704,33	8,45			15	0,55	1
	15.05.002.2	одинарным переплетом,								
10	15-05-003-3	100 м2	11.00.5	225245	1.470.5	4.50.70		10056	110.06	1005
18		Установка блоков в наружных	11,325	23534,5	1450,6	46950	15046	<u>18356</u>	<u>143,26</u>	1387
		и внутренних дверных		1356,1	234,91		15846	2296	16,56	146
		проемах в каменных стенах								
	10-01-039-1	площадью проема до 3 м2								
19	C101-347		621	13,89		8626				
	код:101 2008	Задвижки, шт.	021	15,67		8020				
20	код.101 2000		20,118	5740,82	245,86	115496	7626	4946	30,3	610
		Устройство полов бетонных	20,110	379,05	2.0,00	110.50	, 020	<u>.,, ., .</u>	<u>5 0,5</u>	<u>010</u>
	11-01-014-01	толщиной 100 мм, 100 м2		,						
21		Устройство тепло- и	73,136	<u>3850,43</u>	<u>70,21</u>	281605	24201	<u>5135</u>	<u>28,38</u>	<u>2076</u>
		звукоизоляции сплошной из		330,91	17,81			1303	1,16	85
		плит или матов								
	44.04.555.53	минераловатных или								
	11-01-009-01	стекловолокнистых, 100 м2								
22			14,118	<u>1217,24</u>	<u>52,28</u>	17185	5414	<u>739</u>	<u>26,97</u>	<u>381</u>
		Устройство гидроизоляции		383,51	6,6			93	0,43	6
	11 01 004 07	обмазочной в один слой								
	11-01-004-05	толщиной 2 мм, 100 м2								

1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11
23		Устройство гидроизоляции обмазочной на каждый	14,118	449,51 129,4	28,36 3,69	6346	1827	<u>400</u> 52	9,1 0,24	<u>128</u> 3
	11-01-004-06	последующий слой толщиной		123,1	2,07			32	<b>0,2</b> .	
		1 мм добавлять к расценке 11-								
		01-004-05, 100 м2								
24		Утепление покрытий плитами	93,462	<u>9348,55</u>	104,09	873736	21787	<u>9728</u>	<u>21,02</u>	<u>1965</u>
		из пенопласта		233,11	13,36			1249	0,87	81
		полистирольного на битумной								
	12-01-013-01	мастике в один слой, 100 м2								
25			73,136	1440,7	<u>79,81</u>	105367	29792	<u>5837</u>	<u>39,51</u>	<u>2890</u>
	11 01 011 01	Устройство стяжек цементных		407,35	19,51			1427	1,27	93
2.5	11-01-011-01	толщиной 20 мм, 100 м2	<b>5</b> 0.104	1252.05		100106	20115	40.40	40.55	2052
26		Устройство стяжек бетонных	73,136	1372,87	<u>55,25</u>	100406	30146	4040	<u>40,65</u>	2973 93
	11 01 011 02	толщиной 20 мм, 100 м2		412,19	19,51			1427	1,27	93
27	11-01-011-03		10.610	10020 5	102.65	272150	26710	2024	110.70	2250
27		Устройство покрытий на	19,618	19020,5 1361,9	103,65 45,16	373150	26718	2034 886	119,78 2.04	2350 58
		цементном растворе из плиток		1301,9	43,10			880	2,94	38
		керамических для полов одноцветных с красителем,								
	11-01-027-03	100 м2								
28	11 01 027 03	Устройство покрытий из	8,8136	145118,4	169,89	1279016	48172	1497	492,84	4344
		гранитных плит при	3,0130	5465,6	43,63	12//010	101,2	385	$\frac{192,01}{2,84}$	$\frac{1311}{25}$
		количестве плит на 1 м2 до 10		,	.0,00				2,0 .	
	11-01-031-09	шт., 100 м2								
29		Устройство ковровых	21,888	12219,47	41,69	267460	13123	<u>912</u>	52,73	<u>1154</u>
		покрытий из готовых ковров	,	599,54	13,06			286	0,85	19
		на комнату на клее КН-2,100								
	11-01-037-07	м2								

1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11
30	11-01-039-04	Устройство плинтусов из плиток керамических, 100 м	25,789	6370,63 291,93	4,05 0,92	164293	7529	104 24	23,6 0,06	609 2
31	11-01-040-01	Устройство плинтусов поливинилхлоридных на клее КН-2, 100 м	26,631	1353,44 114,17	2,02 0,46	36043	3040	<u>54</u> 12	8,99 0,03	239 1
32	13-03-001-13	Огрунтовка бетонных и оштукатуренных поверхностей компаундом ЭД-20(первый слой),100 м2 окраш. поверхности	185,22	1657,78 118,64	<u>5,38</u> 0,61	307049	21974	996 113	9,07 0,04	1680 7
33	15-02-016-1	Оштукатуривание поверхностей цементно-известковым или цементным раствором по камню и бетону простое стен,	13,175	1537,67 889,72	106,84 93,23	20259	11722	1408 1228	75,4 6,07	993 80
34	15-02-016-3	Оштукатуривание поверхностей цементно-известковым или цементным раствором по камню и бетону улучшенное стен	44,107	1882,79 1048,96	111,84 96,61	83044	46266	4933 4261	85,84 6,29	3786 277
35	15-02-016-5	Оштукатуривание поверхностей цементно- известковым или цементным раствором по камню и бетону высококачественное стен	127,94	2780,47 1749,43	115,24 98,92	355719	22381	14743 12655	135,72 6,44	17363 824

1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11
36	13-03-005-01	Шпатлевка поверхностей силикатной шпатлевкой: толщиной слоя 3 мм,100 м2 шпатлюемой поверхности	160,85	2756,77 714,19	108,64 56,22	443425	11487 7	17475 9043	53,82 3,66	8657 589
37	15-04-005-1	Окраска поливинилацетатными водоэмульсионными составами простая по штукатурке и сборным конструкциям, подготовленным под окраску стен,100 м2	27,068	995,49 177	<u>5,63</u> 1,38	26946	4791	153 37	15,18 0,09	<u>411</u> 2
38	15-04-005-3	Окраска поливинилацетатными водоэмульсионными составами улучшенная по штукатурке стен,100 м2	8,8719	<u>2049</u> 500,21	10,57 2,61	18179	4438	94 23	42,9 0,17	381 2
39	150-4-025-8	Улучшенная окраска масляными составами по штукатурке стен,100 м2	125,53	2546,398 676,097	7,76 1,35	264967	67845	657 123	34,65 0,23	4568 76
40	15-04-002-1	Известковая окраска водными составами внутри помещений по штукатурке, 100 м2	10,384	143,26 108,23	1,58 0,46	1488	1124	17 5	10,21 0,03	<u>106</u>

1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11
41	15-01-001-5	Облицовка стен гранитными плитами, полированными толщиной 40 мм при числе плит в 1 м2 более 6,	10,239	112185,1 33293,19	160,07 65,89	1148697	34089	1639 675	2373 4,29	24298 44
42	13-03-001-13	Огрунтовка бетонных и оштукатуренных поверхностей компаундом ЭД-20(первый слой), 100 м <sup>2</sup> окраш.поверхности	96,788	1764,98 146,87	<u>5,354</u> 0,346	154867	12648	<u>547</u> 65	9,45 0,35	<u>657</u> 3
43	15-02-016-1	Оштукатуривание поверхностей цементно-известковым или цементным раствором по камню и бетону простое стен, $100 \text{ m}^2$	93,462	1537,67 889,72	106,84 93,23	143714	83155	9986 8713	75,4 6,07	<u>7047</u> 567
44	29-01-220-1	Затирка бетонных поверхностей,100 м <sup>2</sup> поверхностей	48,91	603,34 365,67	<u>75,25</u>	29509	17885	<u>3680</u>	29,23	1430
45	13-03-005-01	Шпатлевка поверхностей силикатной шпатлевкой: толщиной слоя 3 мм, 100 м <sup>2</sup> шпатлюемой поверхности	55,766	4587,67 658,56	154,79 65,65	154585	34568	6587 2467	53,34 3,65	6565 34
46	15-04-002-1	Известковая окраска водными составами внутри помещений по штукатурке, 100 м <sup>2</sup>	10,766	143,26 108,23	1,58 0,46	1542	1165	<u>17</u> 5	10,21 0,03	<u>110</u>

1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11
47	15-04-005-10	Окраска поливинилацетатными водоэмульсионными составами высококачественная по сборным конструкциям, подготовленным под окраску потолков	45,876	4575,98 659,5	<u>9,9</u> 2,46	76540	23675	<u>557</u> 37	76,65 0,25	<u>5498</u> 7
48	10 01 000 10	потолков	6,6958	5458,87	7,98			45	<u>65,</u>	<u>659</u>
	15-04-025-9	Улучшенная окраска масляными составами по штукатурке потолков	3,3323	985,65	4	19875	5860	4 <u>5</u> 65	0,29	4
49	15-01-047-13	Облицовка потолков гипсовыми рельефными плитами размером 400х400 мм по металлическим направляющим с относом	2,9582	45718,37 14797,2	347,95 82,02	135244	43773	1029 243	1254 5,34	3710 16
50	15-01-047-15	Устройство подвесных потолков типа <Армстронг> по каркасу из оцинкованного профиля, 100 м2 поверхности облицовки	3,5874	<u>5487,24</u> 2375,54	<u>598,08</u> 59,209	5497	4976	456 964	123,65 5,98	265 34
51	C101-2712 код:101 9155 001	Панели потолочные Armstrong	235,09	64,97		15274				

1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11
52	12-01-013-01	Утепление покрытий плитами из пенопласта полистирольного на битумной мастике в один слой	46,658	4567,56 485,08	237,06 65,08	372634	9756	6876 276	34,87 0,287	697 30
53	12-01-013-05	Утепление покрытий плитами из легких(ячеистых)бетонов или фибролита насухо, 100 м <sup>2</sup>	0,566	3955,61 375,95	305,41 44,09	2239	213	173 25	33,9 2,87	1 <u>9</u> 2
54	15-01-017-2	Наружная облицовка по бетонной поверхности фасадными керамическими цветными плитками(типа кабанчик)на цементном растворе колонн, 100 м <sup>2</sup>	1,418	17704,49 4694,68	37,42 20,28	25105	6657	<u>53</u> 29	384,18 1,32	<u>545</u> 2
55	15-01-061-1	Наружная облицовка поверхностей стен в вертикальном исполнении по металлическому каркасу (с его устройством) фасадными панелями из оцинкованной стали с полимерным покрытием Полиэстер с пароизоляционным слоем из пленки Ютафол, 100 м² поверхности облицовки	39,264	40033,61 1851,86	154,31 10,59	1571864	72711	6059 416	153,3 0,69	6019 27

1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11
		Итого прямые затраты по					20880	427628		<u>166512</u>
		смете				12594891	55	74490		4850
		накладные расходы				1860077				
	МДС	Строительные металлические								
	81-33.2004	конструкции 90%х0,85=76,5%								
	прил.4 п.9	от ФОТ=704609				539026				
	МДС	Деревянные конструкции								
	81-33.2004	118%х0,85=100,3% от								
	прил.4 п.10	ФОТ=31449				31543				
	МДС									
	81-33.2004	Полы 123%х0,85=104,55% от				212741				
	прил.4 п.11	ФОТ=203483								
	МДС									
	81-33.2004	<b>Кровли 120%х0,85=102% от</b>								
	прил.4 п.12	ФОТ=33440				34109				
		Защита строительных								
	МДС	конструкций и оборудования								
	81-33.2004	от коррозии 90%х0,85=76,5%								
	прил.4 п.13	от ФОТ=196933				150654				
	МДС	Отделочные работы								
	81-33.2004	105%х0,85=89,25% от								
	прил.4 п.15	ФОТ=974746				869961				
		Тоннели и метрополитены -								
	МДС	закрытый способ работ								
	81-33.2004	145%х0,85=123,25% от								
	прил.4 п.23.1	ΦOT=17885				22043				
		сметная прибыль				1184364				

1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11
	Письмо	Строительные металлические					-		_	
	АП-5536/06	конструкции 85%х0,8=68% от								
	прил.1 п.9	ФОТ=704609				479134				
	Письмо	Деревянные конструкции								
	АП-5536/06	63%х0,8=50,4% от								
	прил.1 п.10	ФОТ=31449				15850				
	Письмо									
	АП-5536/06	Полы 75%х0,8=60% от								
	прил.1 п.11	ФОТ=203483				122090				
	Письмо									
	АП-5536/06	Кровли 65%х0,8=52% от								
	прил.1 п.12	ФОТ=33440				17389				
		Защита строительных								
	Письмо	конструкций								
	АП-5536/06	и оборудования от коррозии								
	прил.1 п.13	70%x0,8=56% or ΦΟΤ=196933				110282				
	Письмо	Отделочные работы								
	АП-5536/06	55%x0,8=44%								
	прил.1 п.15	от ФОТ=974746				428888				
	Письмо	Тоннели и метрополитены -								
	АП-5536/06	закрытый способ работ								
	прил.1 п.23.1	75%x0,8=60% or ΦΟΤ=17885				10731				
		Итого по смете				15639332				
	инекс на									
	1.03.17	CMP 8,84				138251695				
		Проектно-сметная								
		документация								
	0.46%	0,46%				635958				

1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11
		Итого				138887653				
	МДС 81-35.2004 п.4.96	Резерв средств на непредвиденные работы и затраты Гражданские здания 2%				2777753				
		Итого				141665406				
		Налоги								
	НДС	18%				25499773				
		Итого				167165179				
		Всего по смете								