МИНИСТЕРСТВО НАУКИ И ВЫСШЕГО ОБРАЗОВАНИЯ РОССИЙСКОЙ ФЕДЕРАЦИИ федеральное государственное бюджетное образовательное учреждение высшего образования «Тольяттинский государственный университет»

Архитектурно-строительный институт					
(наименование института полностью)					
Центр архитектурных, конструктивных решений и организации строительства					
(наименование)					
08.03.01 Строительство					
(код и наименование направления подготовки / специальности)					
Промышленное и гражданское строительство					
(направленность (профиль) / специализация)					

ВЫПУСКНАЯ КВАЛИФИКАЦИОННАЯ РАБОТА (БАКАЛАВРСКАЯ РАБОТА)

на тему Крытый	каток с искусственным льдом					
0.5						
Обучающийся	Е.И.Солохин					
	(Инициалы Фамилия) (личная подпись)					
Руководитель	канд.техн.наук, доцент, В.Н. Шишканова					
-	(ученая степень (при наличии), ученое звание (при наличии), Инициалы Фамилия)					
Консультанты	док.техн.наук, профессор, С.Н.Шульженко					
,	(ученая степень (при наличии), ученое звание (при наличии), Инициалы Фамилия)					
	док.техн.наук, профессор, С.Н.Шульженко					
	(ученая степень (при наличии), ученое звание (при наличии), Инициалы Фамилия)					
	канд.техн.наук, доцент, О.Б.Керженцев					
	(ученая степень (при наличии), ученое звание (при наличии), Инициалы Фамилия)					
	канд.техн.наук, доцент, М.В.Безруков					
	(ученая степень (при наличии), ученое звание (при наличии), Инициалы Фамилия)					
	старший преподаватель, В.Н.Чайкин					
	(ученая степень (при наличии), ученое звание (при наличии), Инициалы Фамилия)					
	канд.техн.наук, доцент, А.Б.Стешенко					
	(ученая степень (при наличии), ученое звание (при наличии), Инициалы Фамилия)					

Аннотация

В данной выпускной квалификационной работе выполнен проект Крытого катка с искусственным льдом в городе Всеволожск. Главной целью работы является выполнение мероприятий по разработке основных этапов строительства.

В проекте разработана пояснительная записка, состоящая из 128 страниц и графическая часть на листах формата А1 в количестве 9 штук.

Разделами данной выпускной квалификационной работы являются:

-архитектурно-планировочный раздел, где представлены конструктивные и архитектурно-планировочные решения крытого катка с искусственным льдом;

-расчетно-конструктивный раздел, где выполнен расчет металлической фермы из гнутосварного профиля длинной 41,11м;

-раздел «Технология строительства», где разработана технологическая карта на монтаж элементов покрытия в ледовой арене;

- -организация строительства;
- -раздел экономики строительства;
- -раздел безопасности и экологичности объекта.

Содержание

Введение	6
1 Архитектурно-планировочный раздел	7
1.1 Исходные данные	7
1.2 Планировочная организация земельного участка	7
1.3 Объемно-планировочное решение	8
1.4 Конструктивное решение здания	9
1.4.1 Фундаменты	10
1.4.2 Колонны	10
1.4.3 Перекрытия и покрытия	11
1.4.4 Стены и перегородки	11
1.4.5 Лестницы	11
1.4.6 Кровля	12
1.4.7 Окна, двери	12
1.4.8 Полы	13
1.4.9 Подвесные потолки	13
1.5 Архитектурно – художественное решение	13
1.6 Теплотехнический расчет ограждающих конструкций	14
1.6.1 Теплотехнический расчет наружной стены	15
1.6.2 Теплотехнический расчет покрытия	16
1.7 Инженерные системы	17
2 Расчетно-конструктивный раздел	18
2.1 Сбор нагрузок	19
2.1.1 Расчет фермы	21
3 Технология строительства	25
3.1 Область применения	25
3.2 Технология и организация выполнения работ	
3.2.1 Требования законченности подготовительных и предшествующ	
работ	25
3.2.2 Определение объемов работ, расхода материалов и изделий	

3.3 Технология ведения монтажных работ металлической фермы	26
3.3.1 Подготовка фермы к монтажу	26
3.3.2 Укрупнительная сборка ферм	27
3.3.3 Монтаж металлических конструкций	28
3.3.4 Подбор машин и механизмов для производства работ	28
3.4 Контроль качества и приемка работ	31
3.5 Безопасность труда, пожарная безопасность и экологич	еская
безопасность	32
3.5.1 Безопасность труда	33
3.5.2 Пожарная безопасность	36
3.5.3 Экологическая безопасность	36
3.6 Потребность в материально-технических ресурсах	36
3.7 Калькуляция затрат труда и машинного времени	37
3.8 График производства работ	38
3.9 Технико-экономические показатели	38
4 Организация и планирование строительства	40
4.1 Определение объемов строительно-монтажных работ	40
4.2 Определение потребности в строительных конструкциях, материа.	лах и
изделиях	40
4.3 Подбор машин и механизмов для производства работ	40
4.4 Определение трудоемкости и машиноемкости работ	43
4.5 Разработка календарного плана производства работ	44
4.5.1 Расчет нормативной продолжительности строительства	44
4.5.2 Разработка календарного плана производства работ, графика	
движения трудовых ресурсов	44
4.6 Расчет и подбор временных зданий	46
4.7 Расчет площадей складов	47
4.8 Расчет и проектирование сетей водопотребления и водоотведения.	48
4.9 Расчет и проектирование сетей электроснабжения	50
4.10 Проектирование строительного генерального плана	53

4.11 Мероприятия по охране труда и технике безопасности на строительной
площадке
4.12 Технико-экономические показатели ППР
5 Экономика строительства
5.1 Пояснительная записка
5.2 Сметая стоимость строительства объекта
5.3 Расчет затрат на монтаж металлических ферм и связей
5.4 Технико-экономические показатели проектируемого объекта 66
6 Безопасность и экологичность технического объекта
6.1 Конструктивно – технологическая и организационно – техническая
характеристика рассматриваемого технического объекта
6.2 Идентификация профессиональных рисков
6.3 Методы и средства снижения профессиональных рисков
6.4 Обеспечение пожарной безопасности технического объекта
6.5 Обеспечение экологической безопасности здания малобюджетного
спортивного комплекса
Заключение
Список используемой литературы
Приложение A Дополнительные сведения к разделу «Расчетно
конструктивный»
Приложение Б Дополнительные сведения к разделу «Организация
строительства»
Приложение В
Дополнительные сведения к разделу «Экономика строительства»

Введение

Разработка проекта выполняется для крытого катка с искусственным льдом.

Реализация проекта ледовой арены имеет высокую необходимость в данном регионе.

Главной задачей проекта является — разработка и дальнейшее обеспечение местом спортивного времяпровождения в городе Всеволожск. Строительство арены позволит людям, желающим покататься на коньках, реализовать необходимость в любое время года. Так же на территории крытого катка с искусственным льдом, планируется организация секций фигурного катания и хоккея для детей с 5 лет. Что окажет значимое влияние на развитие зимнего вида спорта в городе Всеволожск, а так же будет способствовать эффективному физическому и культурному развитию жителей данного региона.

Объект расположен в городе Всеволожск, улица Нагорная 43. Здание крытого катка представлено переменной этажности, с тремя секциями в 1 и 2 этажа. Первая секция — одноэтажная ледовая арена. Вторая секция — административно-бытовой комплекс и третья секция — вспомогательный блок.

Территория оборудована мероприятиями, обеспечивающими комфортное нахождения МГН на объекте представленными в виде: парковочных мест для МГН, необходимой высоты бордюрные камни на пути движения МГН, рельефное плиточное покрытие на территории объекта, пандусов, сигнальные кнопки помощи, тактильные пластиковые пиктограммы и тд.

Объект выполнен в соответствии с проектной документацией и техническим заданием заказчика, и соблюдает все действующие требования стандартов безопасности.

1 Архитектурно-планировочный раздел

1.1 Исходные данные

```
Исходные данные для проектирования:

-район строительства — Ленинградская обл., г.Всеволожск ул.Нагорная
43;

-«климатический район строительства — II-В» [2];

-«зона влажности района строительства — влажная» [2];

-«снеговой район строительства — IV» [2];

-«ветровой район строительства — II» [2];

-«уровень ответственности здания — нормальный» [4];

-«класс здания — КС-2» [24];

-«степень огнестойкости — II» [25];

-«класс конструктивной пожарной опасности — C0» [25];

-«класс пожарной функциональной опасности — Ф1.3» [25];

-«расчетный срок службы — не менее 50 лет» [24];

-уровень грунтовых вод — на глубинах 9,3-12,8м.
```

1.2 Планировочная организация земельного участка

Участок, отведенный под застройку, находится по адресу: Ленинградская область, Всеволожское городское поселение, г.Всеволожск, ул.Нагорная, участок 43, кадастровый номер 47:07:0000000:129. Площадь участка 1,69га.

Согласно «ПЗЗ г.Всеволожска данная территория принадлежит к зоне TP-2 (зона спортивных сооружений). К основному виду разрешенного использования относится размещение крытых спортивных комплексов (стадионов, физкультурно-оздоровительных комплексов, спортивных залов,

бассейнов и т.д.) с трибунами для зрителей» [26]. На ситуационном плане отображены границы зон с особыми условиями использования территории.

Площадка граничит со следующими объектами:

- с северной стороны проходит ш. Дорога жизни, непосредственно к участку примыкает мемориальное кладбище;
- -с северо-западной части примыкает подзона жилой застройки одноквартирными домами с южной и западной стороны примыкает подзона малоэтажной жилой застройки;
- -с восточной стороны примыкает подзона жилой застройки одноквартирными домами.

Площадка участка чистая.

По результатам инженерно-геологических изысканий в пределах глубины изучения участка выделены следующие условия:

- -Почвенно-растительный слой -0.3м.
- -Супеси пылеватые, вскрытые мощностью 0,4-3,9м.
- -Суглинки песчанистые, мощностью от 4,0-12.

Подземные воды встречены на глубине 9,3-12,8м. Территория является неподтопляемой. Нормативная глубина промерзания 1,2м.

На территории участка, кроме здания ледовой арены размещается котельная и трансформаторная подстанция.

Территория участка озеленяется посадкой декоративных деревьев, устройством цветников и газонов.

Доступ к участку возможен в любое время года.

1.3 Объемно-планировочное решение

Здание имеет прямоугольную форму в плане размерами 79,80х61,97м. Здание представлено переменной этажности и состоит из 3-х секций: 1-я секция — Ледовая арена, 2-я секция — административно-бытовой комплекс, третий блок — вспомогательный блок. Композиционно объем здания состоит из корпуса ледовой арены высотой 11,8м, и примыкающим корпусом высотой 9,1м, имеющим локальные выступы по фасаду с отметками 10,6м. Главный фасад здания сориентирован в сторону Румболовского парка.

Размеры секции ледовой арены между осями 3-24/Ж-C-66,2x41,7м.

Размеры секции административно-бытового помещения 3-25/A-E-70,52x20,07m.

Размеры вспомогательного блока в осях 1-2/B/1-C-8,85x54,92м.

Ледовая арена расположена в корпусе в осях 3-24/Ж-С на отм.+0.000.

За «относительную отметку 0,000 принята отметка чистого пола первого этажа» [1]. «Отметка чистого пола 2 этажа» [1] составляет — плюс 4,200.

Разделение между секциями выполнено при помощи деформационных швов в осях 2-3 и Е-Ж. Швы являются и антисейсмическими. Ширина шва принята 430мм.

Сообщение между этажами осуществляется при помощи монолитной железобетонной лестницы и лифта. Лестничные клетки расположены между осями 3-5/В-Г и 23-25/А-В с естественным освещением через оконные проемы в наружной стене.

Для МГН предусмотрено:

-занижения бортового камня на путях пересечения тротуаров с проезжей частью;

-ширина тротуаров на путях движения посетителей составляет 2м;

-проектом предусмотрено 3 машино-места МГ.

1.4 Конструктивное решение здания

Проектируемый комплекс ледовой арены состоит из трех блоков:

-секция 1 (Ледовая арена);

-секция 2 (АБК);

-секция 3 (вспомогательный).

Конструктивная схема здания — совокупность взаимосвязанных конструкций, обеспечивающих его прочность, жесткость и устойчивость на стадии возведения и в период эксплуатации при действии всех расчетных нагрузок и воздействий. 1 и 3 секция здания имеет каркасную схему, 2 секция здания имеет комбинированную схему.

Общая жесткость и устойчивость сооружения обеспечивается жесткими и шарнирными узлами, связевыми дисками перекрытия, диском покрытия, а так же геометрией конструкций.

1.4.1 Фундаменты

Фундаменты здания выполнены на естественном основании из монолитного железобетона. Под монолитные колонны выполнены столбчатые фундаменты стаканного типа, под монолитные стены лифтовой шахты приняты ленточные фундаменты.

Размеры столбчатых фундаментов приняты 4,5x2,5, 2,1x2,1, 1,8x1,8м и другие.

Поверх фундаментов выполняется плита по грунту толщиной 200мм.

Так же предусмотрены отдельный фундамент под ледовое поле.

Материал фундаментов принят бетон B20 W6 F150.

Под все элементы фундаментов выполнена бетонная подготовка класса В7,5 толщиной 100 мм.

1.4.2 Колонны

Колонны каркаса секции 1 — монолитные железобетонные с сечением $0.5 \times 0.5 \,\mathrm{m}$.

Колонные каркасе секции 2 и 3 выполнены железобетонные сечением 0,4x0,4м.

Колонны имеют жесткое защемление в монолитном фундаменте.

Материал колонн принят бетон B25 W6 F150 с рабочей арматурой класса A600 по ГОСТ 34028-2016.

1.4.3 Перекрытия и покрытия

Секция 2 и 3:

Плита перекрытия АБК и вспомогательной секции — ж/б толщиной 200мм, запроектирована из бетона класса B25.

Секция 1 (Ледовая арена):

Основными несущими конструкциями покрытия являются металлические раскосные фермы пролетом 41,09м в осях 4-22/Ж-С, высота фермы 3,2м в осях. Фермы выполнены из электросварных прямошовных труб квадратного и прямоугольного сечения по ГОСТ 30245-2003, сталь С345. По верхним поясам ферм устанавливаются прогоны из прокатных швеллеров 27П (сталь С245).

Секция 2 и 3:

Несущие конструкции покрытия из стальных балок, принятых сечением из двутавров.

1.4.4 Стены и перегородки

Наружные ограждающие конструкции здания запроектированы из стеновых «сэндвич-панелей с утеплением на основе базальтового волокна компании ООО «ТЕМПЛАНТ» толщиной 120мм по металлическому каркасу» [23].

Стены лестничной клетки и шахты лифта выполнены из монолитного железобетона толщиной 200мм.

Внутренние перегородки представлены из ГКЛ в 2 слоя по алюминиевому каркасу. Толщина перегородки составляет 100мм.

1.4.5 Лестницы

Монолитные железобетонные стены, и монолитные железобетонные площадки с монолитными маршами.

Материал – бетон B25. Рабочая арматура диаметром 12-16мм класса A500C.

1.4.6 Кровля

Кровля здания выполняется из сэндвич-панелей с утеплением из гидрофобизированного базальтового волокна толщиной 150мм. В 1 секции кровля двускатная по раскосным фермам и металлическим прогонам 27П в осях 4-22/Ж-С.

В секции 2 и 3 кровля односкатная по балкам из швеллера 25Ш по «ГОСТ 8240-97» [13] и прогонам из швеллера 20Ш по «ГОСТ 8420-97» [13] сталь С245.

1.4.7 Окна, двери

В проекте принято естественное и искусственное освещение.

Естественное освещение выполнено через оконные проемы размерами:

2.860х1.150м, 1.960х2.340м, 1.360х2.040м, 1.760х2.040м, 1.760х0.850м, 1.360х0.850м, 1.260х0.850м, 1.960х2.510м, 0.960х1.880м, 1.360х1.880м, 1.760х1.580м, 2.360х1.580м и 1.360х1.580м.

Для остекления лестничной клетки приняты витражи из алюминиевого профиля размерами 1.100х4.150м.

Наружные двери здания выполнены из алюминиевого профиля по ГОСТ 23747-2015, а так же стальные глухие серого цвета RAL 7042 по ГОСТ 31173-2016.

Внутренние противопожарные двери выполнены стальными глухими белого цвета RAL 9016 размерами 1.000х2.100м и 1.500х2.100м.

Межкомнатные двери типа Formo выполнены из дерева по ГОСТ 475-2016 цвета RAL 9016. Размеры в проеме 0.800x2.100м, 0.900x2.100м и 1.400x2.100м.

Ворота в вспомогательном корпусе в осях П-H, размером 3,500х3,200м автоматические подъемные серого цвета RAL 7042.

1.4.8 Полы

Покрытие пола в спортзалах принято по специальной системе спортивного "Osstsport" - ComPact или аналог.

В санузлах, душевых и помещениях уборочного инвентаря нескользящая керамическая плитка на клеящем растворе.

В коридорах, вестибюле, гардеробах выполнено покрытие наливного цементного пола Ultratop Living с полуматовым покрытием.

В административных, служебных, подсобных и инвентарных помещениях спортзала, гардеробных и кабинете врача покрытие рулонное из линолеума натурального Мармолеум Forbo Graphic 5314 scenario на клею Forbo-Erfurt 418 Lino Tack (либо аналог) толщиной 5мм.

Полы в помещениях технического назначения выполнены из армированной бетонной стяжки В15 с обеспыливающей пропиткой.

1.4.9 Подвесные потолки

В помещениях второй и третьей секции здания представлены потолки в виде подвесных ячеистых алюминиевых реечных каркасов. Потолок по типу Грильято в местах общего пользования визуально увеличит высоту помещения, стены и потолок. Выше подвесного потолка перекрытие выкрашивается в тёмный тон. Цветовое решение плиток принято однотонное.

1.5 Архитектурно – художественное решение

Центральной частью композиции является главный вход в здание для посетителей. Главный фасад отделан алюминиевыми фасадными кассетами на металлическом каркасе, выкрашенные в соответствии с цветовыми решениями фасада.

Корпус выполнен из сэндвич-панелей, выкрашенных в темно- серый цвет с зелёным оттенком с целью визуально растворить массивную форму корпуса в естественном природном ландшафте.

Интерьеры выполняются в соответствии с отдельным дизайн-проектом по согласованию с заказчиком.

1.6 Теплотехнический расчет ограждающих конструкций

Исходные данные для теплотехнического расчета:

- -«Район строительства Ленинградская обл. г.Всеволожск» [2];
- -«Зона влажности влажная» [2];
- -«Продолжительность отопительного периода со средней суточной температурой наружного воздуха $\leq 8 \, \mathrm{C} \, \mathrm{^o} \, \mathrm{z}_{\mathrm{or}} = 211$ дней;
- -Средняя температура наружного воздуха для периода со средней суточной температурой наружного воздуха $\leq 8C^{\circ} t_{ot} = -1,2^{\circ}C$ »[2];
 - -«Относительная влажность внутреннего воздуха ф=55%;
 - -Температура внутреннего воздуха $t_B=20$ °C» [2];
- -«Наружная температура наиболее холодной пятидневки с обеспеченностью $0.92~t_{\text{H}}$ = -24 °C»[2];
 - -«Влажностный режим помещения нормальный;
 - -Условия эксплуатации Б;
- -Коэффициент теплоотдачи внутренней поверхности ограждающей конструкции $\alpha_B=8.7~\mathrm{BT/(M^2~^\circ C}$);
- -Коэффициент теплоотдачи наружной поверхности ограждающей конструкции (для зимних условий) $\alpha_{\rm H}$ =23 Bt/(${\rm M}^2{}^{\rm o}{\rm C}$)» [2].

«Теплотехнический расчет выполняется из условия:

$$R_0 > R_0^{\mathrm{Tp}} \tag{1}$$

Определим градусно-суточный отопительный период (ГСОП)» [2]:

$$\Gamma \text{СО\Pi} = (t_B - t_{OT}) \cdot z_{OT} = (20 + 1.2) \cdot 211 = 4473.2 \, ^{\circ}\text{C} \cdot \text{сут/год}$$

Для определения необходимой толщины сэндвич-панели, нужно вычислить значение требуемого сопротивления теплопередаче и сравнить его

с заводскими характеристиками. В таблице 1 представлены показатели сопротивления теплопередачи стеновой сэндвич-панели с утеплителем на основе базальтового волокна в зависимости от толщины утеплителя.

Таблица 1 – Технические характеристики панелей Teplant-Concept

Наименование продукта	R, (м? x°C)/Вт	Предел огнестойкости
ПСБ 50	1,378	El-30
ПСБ 60	1,622	El-30
ПСБ 80/ПСБ 2-80	2,110	El-90
ПСБ 100/ПСБ 2- 100	2,597	EI-90
ПСБ 120/ПСБ 2- 120	3,085	EI-150
ПСБ 150/ПСБ 2- 150	3,817	EI-150
ПСБ 170/ПСБ 2- 170	4,035	EI-150
ПСБ 200/ПСБ 2- 200	5,036	EI-150
ПСБ 220/ПСБ 2- 220	5,524	EI-150
ПСБ 250/ПСБ 2- 250	6,256	EI-150

1.6.1 Теплотехнический расчет наружной стены

Расчет производится «в соответствии с СП 53.13330.2012 "Тепловая защита зданий,,»[3]. На рисунке 1 представлена ограждающая конструкция стены для теплотехнического расчета.

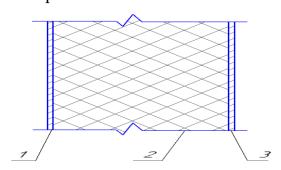


Рисунок 1 - Ограждающая конструкция стены:

1 – стальной оцинкованный лист; 2 – базальтовое волокно;

3- стальной оцинкованный лист.

«Определяем базовое значение требуемого сопротивления теплопередаче ограждающей конструкции»[19]:

$$R_0^{TP} = a \cdot \Gamma CO\Pi + b = 0,0003 \cdot 4473,2 + 1,2 = 2,54 \text{ M2}^{\circ} \text{ C/BT}$$

«По данному значению принимаем панель ПСБ 120 толщиной 120мм и показателем R_0 =3,085 м² ° C/Bт» [23].

$$R_o^{\text{тp}}$$
=2,54 м² ° C/Bт < R_o =3,085 м² ° С/Вт – условие выполняется.

1.6.2 Теплотехнический расчет покрытия

Таблице 2 представлены показатели сопротивления теплопередачи кровельной сэндвич-панели Teplant-Universal.

Таблица 2 – Теплотехнические характеристики кровельной панели

Наименование	R, (м? х°С)/Вт	Предел огнестойкости
ПКБ 80	2,239	RE 30
ПКБ 100	2,743	RE 30
ПКБ 120	3,244	RE 30
ПКБ 150	3,996	RE 30
ПКБ 200	5,249	RE 30

Ha рисунке 2 представлено сечение кровельной сэндвич-панели Teplant-Universal.

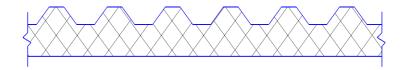


Рисунок 2 — Кровельная трехслойная сэндвич-панель Teplant-Universal

«Определяем базовое значение требуемого сопротивления теплопередаче ограждающей конструкции»[4]:

$$R_0^{TP} = a \cdot \Gamma CO\Pi + b = 0,0004 \cdot 4473,2 + 1,6 = 3,39 \text{ m2}^{\circ} \text{ C/BT}$$

По данным из расчета, принимаем панель «ПКБ 150 с утеплением из гидрофобизированного базальтового волокна толщиной 150мм и $R_0=3,996\text{M}^2\text{C/Bt}$ » [23].

 $R_o^{\text{тр}}=3,39\text{м}^2\,^{\circ}\,\text{C/Bt} < R_0=3,996\text{м}^2\,^{\circ}\,\text{C/Bt}$ — условие выполняется, следовательно, толщина кровельной панели составляет 150мм.

1.7 Инженерные системы

Водоснабжение холодной воды предусмотрено двумя вводами диаметром 100мм от сети наружного водоотвода. В помещении водомерного узла установлены водомерные узлы со счетчиком диаметром 65/20 на хозяйственно-питьевой линии и задвижкой и обратным клапаном на противопожарной линии. Счетчик запроектирован с импульсным выходом.

Система хозяйственно-питьевого водопровода запроектирована тупиковой с разводкой магистральных трубопроводов под потолком 1-го этажа.

Здание поделено на 2 пожарных отсека. Система противопожарного водопровода запроектирована кольцевой.

Система горячего водоснабжения закрытая. Приготовление ГВС осуществляется от системы холодного водоснабжения с доведением до нормируемой температуры.

Канализация устроена самотеком в существующие системы городской канализации.

Вентиляция в здании крытого катка с искусственным льдом осуществляется за счет крышных вытяжных вентиляторов, а так же при помощи систем кондиционирования.

Вывод по разделу

В архитектурно – планировочном разделе приняты объемно – планировочные, архитектурно – планировочные и конструктивные решения объекта «Здание крытого катка с искусственным льдом». Выполнен теплотехнический расчет наружных стен и элементов покрытия.

2 Расчетно-конструктивный раздел

Раздел основан на выполнении расчета металлической стропильной раскосной фермы индивидуального изготовления, пролетом 41,11м в первой секции (над ледовой ареной) крытого катка с искусственным льдом. Данные несущие элементы покрытия расположены в осях 4-22/Э-С. Шаг опирания ферм принят 6 метров. Пролет секции по осям 41,7м. Опирание ферм на железобетонные колонны принято шарнирное, при помощи болтовых соединений. Колонны закрепление имеют жесткое В монолитных фундаментах стаканного типа. Высота фермы 3,2 метра. Ферма выполнена из электросварных прямошовных труб квадратного и прямоугольного сечения по ГОСТ 30245-2012, стали С345.

Фермы укрупняются на строительной площадке и состоят из четырех отправочных марок: две длиной – 10,770м и две длиной – 10,080м.

Пространственная устойчивость и геометрическая неизменяемость конструкции обеспечена за счет установки горизонтальных крестовых связей по верхнему поясу ферм, прогонов по верхнему поясу ферм, вертикальных связей с жестким закреплением колон в фундаментах, монолитным перекрытием и монолитными железобетонными лестницами.

Здание запроектировано в городе «Всеволожск Ленинградской области Всеволожского муниципального района по ул. Нагорная» [2]. Снеговой район строительства принят «IV по СП 20.13330.2016 «Нагрузки и воздействия» и равен 2,0кH/м²» [4].

Геометрическая схема фермы и грузовая площадь фермы представлены на рисунках 3 и 4.

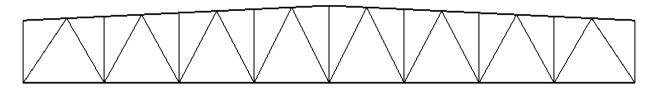


Рисунок 3 – Геометрическая схема фермы

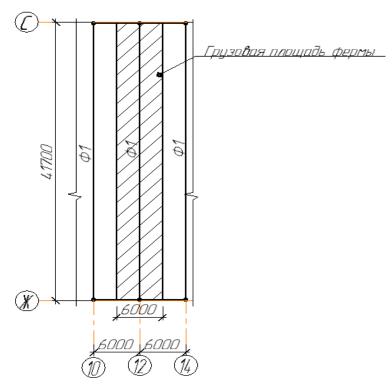


Рисунок 4 – Грузовая площадь фермы

Самая наиболее загруженная ферма для проведения расчетов была принята в осях Ж-С/12.

2.1 Сбор нагрузок

Устройство кровли представлено в виде «кровельной сэндвич-панели заводской готовности с утеплением из гидрофобизированного базальтового волокна толщиной 150мм» [23].

«Нормативная снеговая нагрузка определяется по формуле:

$$S_0 = c_e \cdot c_t \cdot \mu \cdot S_g = 1 \cdot 1 \cdot 1 \cdot 2,0 \text{ kH/m}^2 = 2,0 \text{ kH/m}^2$$
 (2)

где S_g — нормативное значение веса снегового покрова на 1m^2 горизонтальной поверхности земли для IV снегового района, S_g =2,0кH/м 2 ;

μ - коэффициент перехода от веса снегового покрытия земли к снеговой нагрузке на покрытие здания, равное 1;

с_е – коэффициент, учитывающий снос снега с покрытий зданий под действием ветра, равный 1;

c_t – термический коэффициент, равный 1» [4];.

Сбор нагрузок на металлическую ферму представлен в таблице 3.

Таблица 3 – «Нормативные и расчетные нагрузки на 1м² покрытия

Наименование	Нормативная	Коэффициент	Расчетная нагрузка,	
нагрузки	нагрузка, кH/м ²	надежности по	$\kappa H/M^2 \gg [4]$	
		нагрузке, ү _f		
	Постоя	янные		
«Кровельная				
сэндвич-панель	0,25	1,2	0,3	
Templant-Universal				
Горизонтальные				
СВЯЗИ	0,12	1,05	0,126	
Итого	0,37	-	0,426	
	Време	енная		
Снеговая	2,0	1,4	2,8	
Итого» [4]	2,37	-	3,226	

Для каждого верхнего узла фермы необходимо добавить сосредоточенную нагрузку от веса прогонов. Таким образом, от конькового узла будет действовать нагрузка сразу от двух прогонов. Проектом здания крытого катка с искусственным льдом, приняты прогоны из швеллера 27П по «ГОСТ 8240-97» [13], вес которого 27,7кг на погонный метр на длину 6м.

Найдем нагрузку от 1 прогона:

$$F_{np} = 27.7 \cdot 6 \cdot 10^{-2} \cdot 1.05 = 1.66 \text{kH};$$

«Расчетная узловая нагрузка фермы определяется:

$$F_{\text{пост}} = (q_{\phi} + q_{\kappa p}) \cdot B_{\phi} \cdot d; \tag{3}$$

где q_{φ} – вес фермы;

 $q_{\kappa p}$ – вес кровли, к H/M^2 ;

В_ф-шаг ферм,равный 6м;

d – длина панели верхнего пояса фермы, м» [4].

«Определим постоянную узловую нагрузку на верхние узлы фермы, при учете того, что вес фермы будет задан автоматически программой»[4]:

При длине элемента 2,916м:

$$F_{1\Pi OCT} = (0.426 \cdot 6 \cdot 2.916) + 1.66 = 9.11 \text{ kH}.$$

При длине элемента 2,521м:

$$F_{2\pi oct} = (0.426 \cdot 6 \cdot 2.521) + 1.66 = 8.10 \text{ kH}.$$

Постоянная нагрузка на коньковый узел:

$$F_{\text{пост}}^{\text{кон}} = (0.426 \cdot 6 \cdot 2.521) + 1.66 \cdot 2 = 9.76 \text{кH}.$$

«Определим расчетную снеговую нагрузку на узлы фермы:

$$F_{cH} = S \cdot B_{\phi} \cdot d \tag{4}$$

где S — значение расчетной снеговой нагрузки;

 B_{φ} – шаг стропильных ферм.

d – длина панели верхнего пояса» [4].

При длине 2,916м:

$$F_{1CH} = 2.8 \cdot 6 \cdot 2.916 = 48.99 \text{ kH}.$$

При длине 2,521м:

$$F_{2CH} = 2.8 \cdot 6 \cdot 2.521 = 42.35 \text{ kH}.$$

2.1.1 Расчет фермы

«Расчет данной конструкции производится при помощи программного комплекса «Лира Сапр». Данная программа основана на методе конечных элементов. Вычисления производятся по 1 признаку схемы — две степени свободы, линейные перемещения по оси X и Z. Одну опору принимаем шарнирно-подвижной, вторую — шарнирно-неподвижной»[5].

Жесткости элементов фермы, представлены в таблице 4.

Таблица 4 – «Жесткости элементов фермы

Элемент фермы	Обозначения	Сечение	Марка стали
Верхний пояс	ВП	«□250×150×8	C345
Нижний пояс	НП	□250×150×8	C345
Опорные стойки	C1	□100×60×7	C345
Центральные	C2	□100×60×7	C345
стойки			
Опорные раскосы	P1	□180×80×7	C345
Центральные	P2	□140×60×7	C345
раскосы			
Центральные	P3	□120×60×7	C345» [4]
раскосы» [4]			

«Назначив необходимую жесткость элементов и условия закрепления, получили расчетную схему фермы» [5].

Ниже представлены 3 вида загружения конструкции. Нагрузки приняты в соответствии с пунктом 2.1.

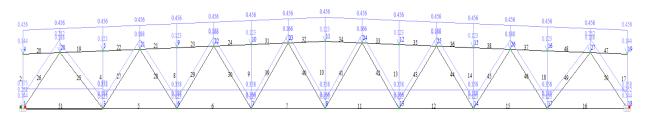


Рисунок 5 – Загружение 1

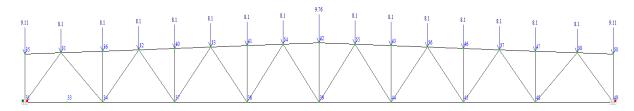


Рисунок 6 – «Загружение 2 (постоянная нагрузка от элементов покрытия) » [5]

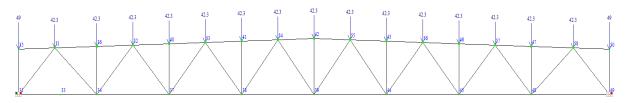


Рисунок 7 – «Загружение 3 (снеговая нагрузка)» [5]

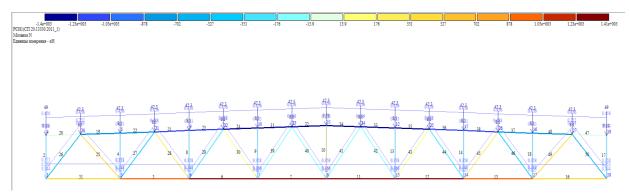


Рисунок 8 — «Суммарные продольные усилия в ферме от загружений (κH) » [5]

«Полученные результаты проверки принятых сечений по 1-му и 2-му предельному состоянию и местной устойчивости» [5] представлены на рисунках 9, 10 и 11.

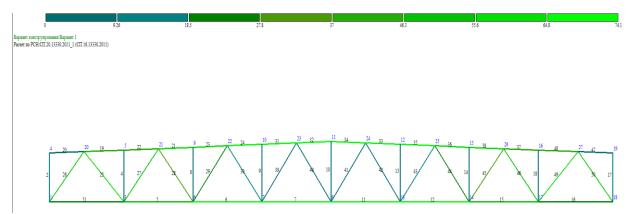


Рисунок 9 – «Мозаика результатов проверки назначенных сечений по первому предельному состоянию (%)» [5]

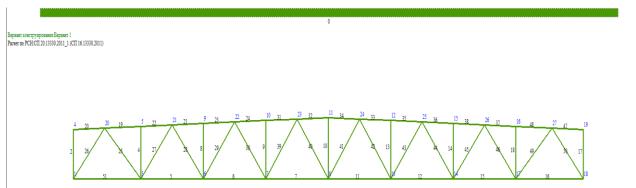


Рисунок 10 — «Мозаика результатов проверки назначенных сечений по второму предельному состоянию (%)» [5]



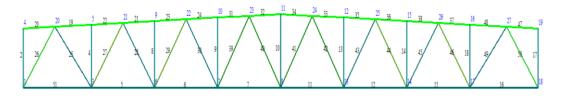


Рисунок 11 – «Мозаика результатов проверки назначенных сечений по местной устойчивости (%)» [5]

Вывод по разделу

В представленном разделе был выполнен расчет и конструирование стальной фермы из ГСП, длиной 41,11м, расположенной в осях Ж-С/12. Осуществлен сбор нагрузок от элементов покрытия. Выполнен расчет элемента в программном комплексе «Лира-САПР».

В процессе расчета конструкции, представлена проверка первоначально заданных жесткостей под нагрузкой и выполнен итоговый подбор сечений элементов фермы. Несущая способность конструкции обеспечена.

В графической части на листе №6 представлена геометрическая схема фермы, спецификация металла стали С345, узлы крепления и чертеж фермы в формате КМД.

3 Технология строительства

3.1 Область применения

В данном разделе, разрабатывается «технологическая карта на монтаж металлических ферм» [6] индивидуального изготовления длиной 41,11м, выполненных из гнутосварного профиля квадратного и прямоугольного сечения, в первой секции (ледовая арена) крытого катка с искусственным льдом.

Монтаж ферм производится на ж/б колонны сечением 400х400мм с шарнирным закреплением (на болты и сварку). Шаг ферм 6м. Пролет в осях здания 41,7м.

Данные СМР «выполняются в летнее время» [6].

3.2 Технология и организация выполнения работ

3.2.1 Требования законченности подготовительных и предшествующих работ

«До начала монтажа ферм должны быть выполнены следующие работы:

- -завершены работы нулевого цикла;
- -возведены и приняты колонны по акту скрытых работ;
- -доставлены фермы на строительную площадку;
- -размещен в зоне действия крана стенд для укрупнительной сборки монтируемых ферм;
- -обеспечены необходимым инструментом монтажники, и другими материалами» [6].

3.2.2 Определение объемов работ, расхода материалов и изделий

Ведомость объемов работ для данного технологического процесса, а так же потребность в материалах и изделиях представлены в таблицах 5 и 6.

Таблица 5 – «Ведомость объемов работ

Наименование работ	Ед.изм.	Общий объем
Монтаж стропильных ферм	шт.	12
Монтаж прогонов по верхнему поясу ферм	шт.	198
Монтаж распорок по нижнему поясу ферм	шт.» [6]	66

Таблица 6 – «Потребность в материалах, изделиях и конструкциях

Работы			Изделия, конструкции, материалы				
Наименование работ	Ед.изм.	Кол.	Наименование	Ед.изм.	Вес. Ед.	Потребность на весь объем работ	
1	2	3	4	5	6	7» [6]	
Стропильные фермы 41,11м	ШТ.	12	Металлическая ферма из гнутосварного профиля 41,11м, m=4,039т	шт/т	1/4,039	12/48,468	
Монтаж прогонов длинной 6м	IIIT.	198	Швеллер 27П	шт/т	1/0,166	198/32,868	
Монтаж распорок длинной 6м по нижнему поясу ферм	ШТ.	66	Уголок ∟100х8	шт/т	1/0,073	198/4,818	

3.3 Технология ведения монтажных работ металлической фермы

3.3.1 Подготовка фермы к монтажу

На территорию объекта, фермы доставляют в разборном состоянии, по отправочным маркам. Для доставки элементов, используется спецтранспорт с достаточным для длины элементов длиной прицепа. Для защиты отправочных марок при транспортировке, ее перевозят в вертикальном положении в специальных стендах, крепко стянутых на тросах с прицепом автомобиля. Фермы состоят из 4-х отправочных марок, две длиной 10,08м и две длиной 10,475м. Укрупнение конструкции осуществляется на строительной площадке на стенде сборки.

«Металлические фермы, поставляемые на монтаж, должны отвечать требованиям соответствующих стандартов, технических условий и рабочих чертежей.

Рабочими чертежами должны быть чертежи КМД. Деформированные конструкции следует выправить. Решение об усилении поврежденных конструкций или замене их новыми должна выдать организация — разработчик проекта.

При производстве монтажных работ запрещаются ударные воздействия на сварные конструкции:

- с пределом текучести 390МПа и менее – при температуре ниже минус 25 градусов» [6].

3.3.2 Укрупнительная сборка ферм

На рисунке 11 «представлена схема организации рабочего места монтажника металлических ферм» [6]. Сборку гнутосварных ферм выполняют на специальном стенде укрупнительной сборки. Размеры стенда выполнены по фактическому размеру ферм.

Фермы собираются из четырех отправочных марок и укрупняются при помощи высокопрочных болтов и сварочных соединений.

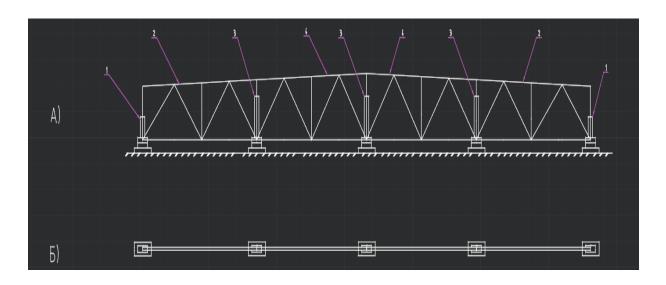


Рисунок 11 – «Схема организации рабочего места монтажника:

А) вид сбоку; Б) вид сверху; 1 – крайний кондуктор; 2 – крайняя отправочная марка фермы; 3 – средний кондуктор; 4 – центральная отправочная марка фермы» [6].

3.3.3 Монтаж металлических конструкций

«Монтаж металлической фермы осуществляется с помощью монтажного крана, способного обеспечить необходимую грузоподъемность на установленном вылете стрелы» [6]. Для выполнения монтажа конструкций подобран кран на колесном ходу Zoomlion QY80V с длиной стрелы 48 метров.

Последовательность выполнения монтажа происходит следующим образом: сначала поднимают ферму выше уровня края колонн, монтируют ферму на колонны и осуществляют выверку при помощи геодезических приборов. Далее устанавливают ферму в проектное положение и крепят к закладной детали, установленной на колонне.

Для предотвращения качания фермы и защиты от повреждений при подъеме, стропальщики в количестве 3 человек при помощи оттяжек, контролируют и корректируют подъем фермы.

Затем выполняют монтаж распорок по нижнему поясу ферм и монтаж прогонов по верхнему поясу ферм. До начала монтажа проверяют их маркировку и сертификаты на продукцию, а так же, при необходимости обдувают конструкцию от грязи или зачищают щетками по металлу. «После наносят риски на поверхность конструкций, производят строповку, крепят оттяжки и поднимают для установки и монтажа в проектное положение» [6].

3.3.4 Подбор машин и механизмов для производства работ

Монтажная грузоподъемность:

-для самого тяжелого элемента (ферма):

$$Q_{TP} = 4,039 + 0,94 + 0,05 = 5,029 T$$

-для самого высоко и удаленного элемента (прогоны):

$$Q_{Tp} = 0.166 + 0.02 + 0.02 = 0.206T$$

Подбор крана осуществляется графическим методом.

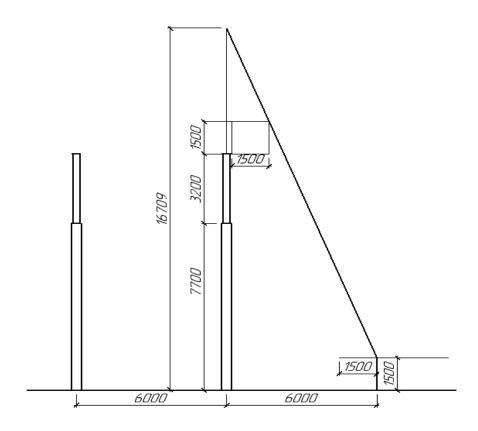


Рисунок 12 – Графический метод подбора крана

В таблице 7 представлены ТХ колесного крана Zoomlion QY80V.

Таблица 7 – Технические характеристики автомобильного крана Zoomlion QY80V.

«Наименование	Монтажная	Высота		Вылет		Длина	Грузо	подъ-
монтируемого	масса, Q, т	подъе	подъема стрелы L _к , м		$\left[\right.$ стрелы $\left. \left. \right.$ стрелы, $\left. \left. \right.$ стрелы, $\left. \left. \right.$ емн		емнос	ТЬ
элемента		крюка	а Н, м		M			
		H _{max}	H_{min}	L _{max}	L _{min}		Q _{max}	Q _{min}
1	2	3	4	5	6	7	8	9
Самый	5,029	47	9	36	3	48	80	1,5
тяжелый								
элемент,самый								
удаленный»[7]								

Сделаем расчет и дальнейший подбор длины стропов:

Пусть, расстояние от места крепления стропа до центра прогона составляет 1,8 метра, а высота строповки равна 2,4 метра, таким образом длина стропов равна:

$$L = \sqrt{2,4^2 + 1,8^2} = 3M.$$

Угол между стропами составляет 74° , что входит в допуск, равный 90° .

Путем подбора по полученной длине стропа, принимаем «двухветвевой строп 2СЦ-2,8-3000» [6].

«Характеристики грузозахватных приспособлений, необходимых для данных видов работ представлены в таблице 8.

Таблица 8 – Характеристика грузозахватных приспособлений

				Характеристика			
Наименование монтируемого элемента	Macca	Наименование монтажного приспособления	Эскиз	Грузоподъемность, т	Масса приспособления, т	Длина строповочного устройства, м» [6]	Высота приспособления,
1	2	3	4	5	6	7	8
«Ферма, самый тяжелый элемент,	4,039	Траверса 1968Р-9		9	0,94	12	2,2
Прогон, самый удаленный элемент по высоте» [6]	0,206	Строп двухветвевой 2СЦ-2,8-3000	2	2,8	0,01	3	2,4

3.4 Контроль качества и приемка работ

«Контроль качества работ включает в себя входной контроль рабочей документации, конструкций и изделий; операционный контроль производства работ по монтажу ферм и приемочный контроль» [6].

Контроль качества во время работ представлен в таблице 9.

Таблица 9 – «Операционный контроль качества при монтаже металлических конструкций

Наимено-	Контроль качества выполняемых операций						
операций	Требования,	Способы Время		Кто	Документация»[6]		
	допуски	контроля		конт.			
Подгото-	«наличие документа o	«Визуа-	«До	Прораб	«Паспорта (сертифи-		
вительные	качестве; качество	льно	начала		каты), общий журнал		
работы	изготовления, точность	сталь-	монтаж-		работ, акт освиде-		
	геометрических	ной	ных		тельствования скры-		
	параметров (в соответствии	рулеткой	работ»		тых работ» [6]		
	с чертежами КМД),	»[6]	[6]				
	внешний вид конструкций						
	(при деформировании м/к						
	выправить); очистку						
	опорных поверхностей						
	конструкций от мусора,						
	грязи, снега и наледи;						
	наличие акта						
	освидетельствования ранее						
	выполненных работ; -						
	наличие разметки,						
	определяющей проектное						
	положение конструкций на						
	опорах.» [6]						

Продолжение таблицы 9

Наимено-	Контрол	Контроль качества выполняемых операций							
вание	Требования,	Способы	Время	Кто	Документация»[6]				
операций	допуски	контроля		конт.					
Монтаж	«контролируют установку	«Измери	В	«Про-	«Общий журнал				
конструк-	конструкций в проектное	тельный,	процес-	раб,	работ»[6]				
ций	положение (предельные	каждый	ce	геоде-					
	отклонения в размерах	элемент,	монтаж-	зист»					
	площадок опирания	техничес	ных	[6]					
	конструкций, отклонения	-кий	работ						
	от совмещения рисок	осмотр»							
	продольных осей);	[6]							
	монтажные соединения на								
	болтах следует выполнять								
	сразу после								
	инструментальной								
	проверки точности								
	положения и выверки м/к;								
	надежность временного								
	крепления (болтами долж-								
	на быть заполнена 1/3 и								
	пробками 1/10 всех отверс-								
	тий, но не менее двух); м/к								
	с монтажными сварными								
	соединениями надлежит за-								
	креплять в два этапа – сна-								
	чала временно, затем по								
	проекту; качество стыков»								
	[6]								
«Приемка	«фактическое положение	«Измери	«В про-	«Про-	«Исполнит.				
выполне-	смонтированных кон-	тельный,	цессе	раб,	Геодезическая схема,				
ных работ»	струкций; соответствие	каждый	монтаж-	геоде-	акт приемки выпол-				
[6]	закрепления конструкций	элемент	ных ра-	зист»	ненных работ»[6]				
ı I		i	бот»[6]	[6]	Î.				

3.5 Безопасность труда, пожарная безопасность и экологическая безопасность

3.5.1 Безопасность труда

рабочих обеспечиваться выдачей «Охрана труда должна администрацией необходимых средств индивидуальной защиты (специальной одежды, обуви и др.), выполнением мероприятий по коллективной защите рабочих (ограждения, освещение, вентиляция, защитные предохранительные устройства и приспособления и т.д.), санитарнобытовыми помещениями и устройствами в соответствии с действующими нормами и характером выполняемых работ. Рабочим должны быть созданы необходимые условия труда, питания и отдыха. Работы выполняются в спецобуви и спецодежде. Все лица, находящиеся на строительной площадке, обязаны носить защитные каски» [8].

«Решения по технике безопасности должны учитываться и находить отражение в организационно-технологических картах и схемах на производство работ.» [8]

«Монтажные работы следует вести только при наличии проекта производства работ, технологических карт или монтажных схем. При отсутствии указанных документов монтажные работы вести запрещается» [8].

«В проектах производства работ следует предусматривать рациональные режимы труда и отдыха в соответствии с различными климатическими зонами страны и условиями труда» [8].

«Порядок выполнения монтажа колонн, определенный проектом производства работ, должен быть таким, чтобы предыдущая операция полностью исключала возможность опасности при выполнении последующих» [8].

«Монтаж ферм должны проводить монтажники, прошедшие специальное обучение и ознакомленные со спецификой монтажа конструкций» [8]

«Работы по монтажу конструкций разрешается производить только исправным инструментом при соблюдении условий его эксплуатации» [8].

«Перед допуском к работе по монтажу конструкций руководители организаций обязаны обеспечить обучение и проведение инструктажа по технике безопасности на рабочем месте. Ответственность за правильную организацию безопасного ведения работ на объекте возлагается на производителя работ и мастера.» [8]

«Рабочие, выполняющие монтажные работы, обязаны знать:

- -опасные и вредные для организма производственные факторы выполняемых работ;
 - правила личной гигиены;
- инструкции по технологии производства монтажных работ, содержанию рабочего места, по технике безопасности, производственной санитарии, противопожарной безопасности;
 - правила оказания первой медицинской помощи»[8].
 - «Лицо, ответственное за безопасное производство работ, обязано:
 - -ознакомить рабочих с Рабочей технологической картой под роспись;
- -следить за исправным состоянием инструментов, механизмов и приспособлений;
- -разъяснить работникам их обязанности и последовательность выполнения операций.

Перед началом работ машинист грузоподъемного крана должен проверить:

- механизм крана, его тормоза и крепление, а также ходовую часть и тяговое устройство;
 - смазку передач, подшипников и канатов;
 - стрелу и ее подвеску;
- -состояние канатов и грузозахватных приспособлений (траверс, крюков)» [8].

«Для безопасного выполнения монтажных работ кранами их владелец и организация, производящая работы, обязаны обеспечить соблюдение следующих требований:

- а) на месте производства работ по монтажу конструкций, а также на кране не должно допускаться нахождение лиц, не имеющих прямого отношения к производимой работе;
- б) строительно-монтажные работы должны выполняться по проекту производства работ, в котором должны предусматриваться:
- соответствие устанавливаемого крана условиям строительномонтажных работ по грузоподъемности, высоте подъема и вылету (грузовая характеристика крана);
- -обеспечение безопасных расстояний от сетей и воздушных линий электропередачи, мест движения городского транспорта и пешеходов, а также безопасных расстояний приближения крана к строениям и местам складирования строительных деталей и материалов;
- -условия безопасной работы нескольких кранов на одном пути и на параллельных путях;
- -перечень применяемых грузозахватных приспособлений и графическое изображение (схема) строповки грузов;
 - -места и габариты складирования грузов, подъездные пути и т.д.;
- -мероприятия по безопасному производству работ с учетом конкретных условий на участке, где установлен кран (ограждение строительной площадки, монтажной зоны и т.п.).
- условия установки и работы кранов вблизи откосов котлованов. Устанавливать стреловые самоходные краны на краю откоса котлована (канавы) можно при условии соблюдения расстояний. При невозможности соблюдения этих расстояний откос должен быть укреплен в соответствии с проектом» [8].

3.5.2 Пожарная безопасность

«При производстве строительно-монтажных работ следует соблюдать требования СП. Место производства работ должно быть обеспечено средствами пожаротушения — огнетушителями, бочками с водой, ящиками с песком, ломами, топорами, баграми, ведрами» [6].

«Каждый рабочий должен знать свои обязанности при возникновении пожара и его тушении, уметь пользоваться средствами пожаротушения, быстро оповещать пожарную команду» [6].

«Проходы к противопожарным средствам всегда должны быть обеспечены.

Все электротехнические установки по окончании работ необходимо выключать, а кабели и провода обесточивать.» [6]

3.5.3 Экологическая безопасность

«Все мероприятия по охране окружающей среды проводятся в соответствии с Федеральным законом от 10 января 2002г с измененной версией на 14 июля 2022 года от № 7-ФЗ "Об охране окружающей среды". Допуск строительной техники необходимо осуществлять после проверки их на выброс вредных веществ при работе двигателей. На строительной площадке должны быть предусмотрены мусорные контейнеры. Запрещается сжигание всех сгорающих отходов. Чистота воздуха рабочей зоны производственных помещений и контроль за состоянием воздуха рабочей зоны по ГОСТ 12.1.005-88» [9].

3.6 Потребность в материально-технических ресурсах

В таблице 10 представлена потребность в машинах, инструменте, инвентаре и приспособлениях.

Таблица 10 — «Потребность в машинах, инструменте, инвентаре и приспособлениях

№ п/п	Наименование	Марка,ГОСТ	Ед.изм.	Кол-во,шт
1	2	3	4	5
1	Кран автомобильный, Q=80т	Zoomlion QY80V	шт.	1
2	Траверса 1968Р-9, Q=9т	-	ШТ.	1
3	Оттяжки из пенькового каната	d=15мм	ШТ.	4
4	Расчалки	-	ШТ.	10
5	Теодолит	RGK T-05	ШТ.	1
6	Нивелир	2Н-КЛ	ШТ.	2
7	Рулетка измерительная металлическая	ГОСТ 7202-98	шт.	1
8	Уровень строительный УС2-II	-	шт.	2
9	Отвес стальной строительный	-	шт.	2
10	Домкрат реечный	ДР-3,2	ШТ.	1
11	Винтовая стяжка	-	шт.	4
12	Кондуктор для закрепления и выверки ферм	-	шт.	4
13	Лом стальной	-	ШТ.	2
14	Каски строительные	-	ШТ.	5
15	Жилеты оранжевые	-	ШТ.	5
16	Сварочный аппарат	Ресанта Саи 160	шт.	2
17	Ключ гаечный двухсторонний	-	шт.	2
18	Инвентарная распорка	-	шт.	2
19	Окрасочный агрегат		ШТ.	2» [6]

3.7 Калькуляция затрат труда и машинного времени

Подсчитанная калькуляция затрат труда и машинного времени представлена в таблице 11.

Таблица 11 - «Калькуляция затрат труда и машинного времени

Обоснование	Наименование	Ед.	Объем	Норма	ı	Затрат	ъ	
ЕНиР	работ	изм.	работ	време	времени на		на	
				ед.		весь о	бъем	Состав звена»[6]
				чел-	Маш-	чел-	Маш-	
				час	час	ДН	ДН	
1	2	3	4	5	6	7	8	10
ГЭСН 09-03-	Монтаж	T	48,468	14,4	5,91	17,45	7,16	Маш.крана 6р-1,
012-08	стропильных							Монтажники 6р-
	ферм							1,5p-1, 4p-1,3p-1
ГЭСН 09-03-	Монтаж	Т	32,868	14,1	1,75	14,48	14,87	Маш.крана 6р-1,
015-01	прогонов по							Монтажники 5р-
	верхнему поясу							1,4p-1,3p-1
	ферм							
ГЭСН 09-03-	Монтаж	Т	4,818	39,55	4,01	5,95	0,60	Машинист 6р-1,
014-01	распорок по							монтажники 5р-
	поясам ферм							1,4p-1,3p-1
Всего		•				37,88	22,63	

3.8 График производства работ

График производства работ представлен в графической части на листе №7.

3.9 Технико-экономические показатели

- 1. Трудоемкость на весь объем работ 37,88 чел.-дн;
- 2. Продолжительность работ 10дн;
- 3. Максимальное число рабочих 5чел;
- 4. Стоимость работ -1052746руб;
- 5. Выработка 27791руб/чел.-дн.

Вывод по разделу

Таким образом, в данном разделе произведена работа по разработке технологической карты на монтаж ферм пролетом 41,11м из гнутосварного профиля и элементов покрытия, в 1 секции здания (над ледовой ареной) крытого катка с искусственным льдом, а также выполнена графическая часть, отображенная на листе №7. В ходе «разработки, составлена ведомость потребности в материально-технических ресурсах, а также, был осуществлен подбор крана» [7].

4 Организация и планирование строительства

В данном разделе «разработан ППР на строительство крытого катка с искусственным льдом в части организации строительства» [7]. Технологическая карта разработана в разделе 3.

4.1 Определение объемов строительно-монтажных работ

Ведомость объемов работ представлена в таблице Б.1 (см. Приложение Б). Вспомогательные расчеты и определение геометрических параметров производим с помощью графической программы «Компас», в которой проектировалось здание.

Объем работ считаем по рабочим чертежам.

4.2 Определение потребности в строительных конструкциях, материалах и изделиях

«Расчет потребности в ресурсах выполняется на основе расчетов ведомости объемов работ, а также производственных норм расходов материалов» [7].

Ведомость потребности в конструкциях, материалах и изделиях представлена в таблице Б.2 (см. Приложение Б).

4.3 Подбор машин и механизмов для производства работ

«В разделе ведется расчет и подбор необходимых параметров и видов строительных машин. Земляные работы по отрывке котлована выполняются землеройными машинами — экскаваторами. Планировка и обратная засыпка грунта — бульдозерами, уплотнение — катками и трамбовками»[7].

«Подбор крана осуществляется исходя из требуемых характеристик:

грузоподъемности, вылета стрелы крана и высоты подъема крюка» [7]. «Высота подъема крюка:

$$H_{K} = h_{0} + h_{3} + h_{9} + h_{CT}, M, \tag{5}$$

где h_0 – превышение монтажного горизонта над уровнем стоянки крана, м;

 h_3 – запас по высоте для обеспечения безопасности монтажа, м;

 h_9 – высота поднимаемого элемента, м;

 ${
m h}_{\rm cr}$ — высота строповки (грузозахватного приспособления) от верха элемента до крюка крана, м» [7].

Для определения вышеприведенных параметров выполнен подбор грузозахватных приспособлений, представленный в 3 разделе.

По подобранным «грузозахватным приспособлениям вычисляем высоту подъема крюка на самое высокое положение по формуле» [7]:

$$H_{\kappa} = 7.7 + 2.5 + 3.2 + 2.2 = 15.8 \text{ M}$$

«Определяют оптимальный угол наклона стрелы α крана к горизонту по формуле 6:

$$\tan(\alpha) = \frac{2(h_{CT} + h_{\Pi})}{b_1 + 2S},\tag{6}$$

где h_{π} –длина грузового полиспаста крана. Ориентировочно принимают от 2 до 5 м;

b₁ – длина или ширина сборного элемента, м;

S — расстояние по горизонтали от здания или ранее смонтированного элемента до оси стрелы (~1,5 м) или от края элемента до оси стрелы» [7].

$$\tan(\alpha) = \frac{2(2,2+2)}{0,4+2\cdot 1,5} = 2,47,$$

$$\alpha = \arctan(2,47) = 68^{\circ}$$

«Длину стрелы определяют по формуле (7):

$$L_{c} = \frac{H_{\kappa} + h_{\pi} - h_{c}}{\sin \alpha},\tag{7}$$

где h_c — расстояние от оси крепления стрелы до уровня стоянки крана (\sim 1,5 м)» [7].

$$L_c = \frac{15.8 + 2 - 1.5}{\sin 68^\circ} = 17.58 \text{ M},$$

«Вылет крюка определяют по формуле (8):

$$L_{\kappa} = L_{c} \cdot \cos(\alpha) + d, M \tag{8}$$

где d — расстояние от оси вращения крана до оси крепления стрелы $(\sim 1,5 \,\mathrm{M})$ » [7].

$$L_{\kappa} = 17.58 \cdot \cos(68^{\circ}) + 1.5 = 8.37 \text{ M}$$

«Определяем требуемую грузоподъемность по формуле:

$$Q_{\kappa} = Q_{9} + Q_{\pi p} + Q_{rp} = 4,039 + 0,94 + 0,05 = 5,029 \text{ T}$$
 (9)

где, Q_9 — масса монтируемого элемента (максимального), т;

 \mathbf{Q}_{rp} – масса монтажных приспособлений, т.

 $Q_{\rm rp}$ — масса грузозахватного устройства, т» [7].

С учетом запаса 20% требуемая грузоподъемность:

$$Q_{pac} = 5,029 \text{ T} \cdot 1,2 = 6,035 \text{ T}$$

В соответствии с требуемыми характеристиками подберем автомобильный кран Zoomlion QY80V (см. рисунок 13).

Все подобранные машины заносим в таблицу Б.3 (см. Приложение Б).

Грузоподъемность, т

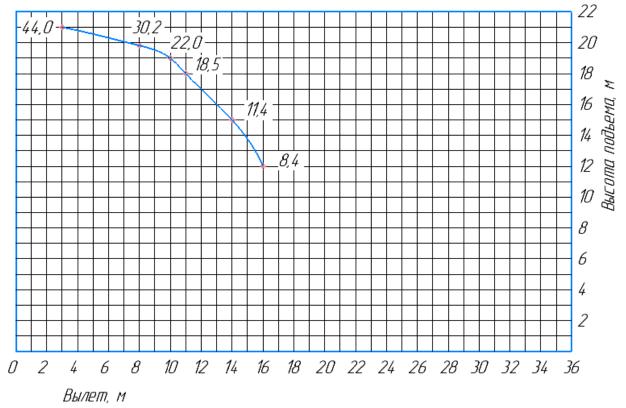


Рисунок 13 - Грузовые характеристики крана Zoomlion QY80V

4.4 Определение трудоемкости и машиноемкости работ

«Необходимые затраты труда рабочих и машиновремени определяются по Государственным элементным сметным нормам (ГЭСН). Нормы времени представлены в чел.-час и маш.-час» [7].

«Трудоемкость работ определяется как:

$$T = \frac{V \cdot H_{Bp}}{8}$$
, чел. –дн(маш. –смен), (10)

где 8 – длительность смены, час;

 $H_{\mbox{\scriptsize вр}}-$ норма времени (маш.-час, чел.-час);

V – объем выполненных работ» [7].

«Все расчеты по трудозатратам сводятся в ведомость в порядке технологической последовательности» [7].

Калькуляция затрат труда и машинного времени представлена в таблице Б.4 (см. Приложение Б).

4.5 Разработка календарного плана производства работ

4.5.1 Расчет нормативной продолжительности строительства

«Расчет производился с помощью СНиП 1.04.03-85 «Нормы продолжительности строительства»; раздел 5 "Здравоохранение, физическая культура и социальное обеспечение"» [7].

По «подразделу «Спортивные сооружения» подбираем норматив по объему строительства: 24000 м³. По таблице определяем нормативную продолжительность строительства: 16 мес. ≈ 480 дн» [7].

4.5.2 Разработка календарного плана производства работ, графика движения трудовых ресурсов

«Под календарным планом подразумевается проектно — технический документ, устанавливающий последовательность, интенсивность и сроки производства работ. Календарный план вычерчивается в виде линейной или сетевой модели. Под линейной моделью вычерчивается диаграмма движения людских ресурсов.

Затраты труда на подготовительные работы принимаются в размере 10% от суммарной трудоемкости основных работ. К подготовительным работам относится геодезическая разбивка, расчистка и осушение территории, строительство и завоз временных зданий и сооружений.

Затраты на неучтенные работы приняты в размере 16% от суммарной трудоемкости основных работ»[7].

На основание таблицы Б.4 (см. Приложение Б) был составлен календарный план производства работ

«Длительность ведения работ определяем по формуле:

$$T = \frac{T_p}{n \cdot k}$$
, дн (11)

где k – количество смен;

n – количество рабочих в звене;

 T_p – трудозатраты, чел.-дн» [7].

«Продолжительность работ округляется в большую сторону с точностью до дня.

По данным графика рассчитываются:

-степень достигнутой поточности строительства по числу людских ресурсов:

$$a = \frac{R_{cp}}{R_{max}},\tag{12}$$

где R_{cp} – среднее число рабочих на объекте;

R_{max} – максимальное число рабочих на объекте» [7].

$$a = \frac{17}{59} = 0,29.$$
 $R_{cp} = \frac{\Sigma T_p}{T_{06\text{iii}} \cdot k} = \frac{14043,312}{433 \cdot 2} = 17 \text{ чел}$ (13)

«где ΣT_p — суммарная трудоемкость работ с учетом подготовительных, электромонтажных, санитарно-технических и неучтенных работ, чел.-дн;

Тобщ – общий срок строительства по графику;

k – преобладающая сменность.

-степень достигнутой поточности строительства по времени»[7]:

$$\beta = \frac{T_{ycr}}{T_{06iii}} = \frac{167}{433} = 0,39,\tag{14}$$

4.6 Расчет и подбор временных зданий

Согласно календарному графику, максимальное количество рабочих составляет 59 человек. Данные о потребности в рабочих кадрах представлены в таблице 12.

Таблица 12 – «Потребность в рабочих кадрах

Категории	Численность работающих в	Численный состав
работающих	процентном соотношении от R_{max} , %	рабочих
ИТР	11	59 · 11% =7
Служащие	3,2	$59 \cdot 3,2\% = 2$
МОП	1,3» [7].	59 · 1,3% =1

«Общее количество работающих с учётом ИТР, служащих и МОП» [7]:

$$N_{\text{общ}} = N_{\text{раб}} + N_{\text{итр}} + N_{\text{служ}} + N_{\text{моп}} = 59 + 7 + 2 + 1 = 69$$
 чел.

Расчётное количество работающих на стройплощадке:

$$N_{\text{расч}} = 1,05 \cdot N_{\text{общ}} = 1,05 \cdot 69 = 73$$
 чел.

«Для сокращения стоимости строительства тип части временных зданий был принят сборно-разборным или передвижным» [7].

«Ведомость временных зданий возводимые на период строительства представлена» [7] в таблице 13.

Таблица 13 – «Ведомость временных зданий

Наименование зданий	Числен- ность	Норма площа-	Расчет- ная	Применя- емая	Разме- ры, м	Кол -во	Характерис- тика» [7]
,.	персонала N, чел	ди, м ² /чел	площадь Sp, м ²	площадь S ф, м ²	1 /	зда ний	
«Прорабская	7	3	21	24	9×3×3	1	Передвижной, ГОСС-П-3
Гардеробная	59	0,7	41,3	24	9×3×3	2	Контейнерны й, ГОСС-Г-14
Диспетчерская	2	7	14	21	7,5×3, 1×3,4	1	Контейнерны й, 5055-9
Душевая	30	0,43	12,9	24	9×3×3	1	Контейнерны й, 494-4-14
Туалет	73	0,07	5,11	14,3	6×2,7× 3	1	Контейнерны й, 420-04-23
Проходная	-	-	-	6	3×2	1	Сборно- разборная
Мастерская	-	-	-	20	4×5	1	Сборно- разборная
Кладовая объектная» [7]	-	-	-	25	5×5	1	Контейнерны й

4.7 Расчет площадей складов

«Склады устраиваются на строительной площадке для временного хранения материалов, изделий и конструкций. Площадь складов зависит от их вида, способа хранения изделий и конструкций и их количества.

Площадь склада состоит из полезной площади, занятой непосредственно материалами и конструкциями, проходов и проездов между рядами, штабелями и тд.

Склады делятся на открытые, закрытые и под навесом» [7].

«Запас материала на складе определяется по формуле:

$$Q_{3a\pi} = \frac{Q_{06\mu}}{T} \cdot \mathbf{n} \cdot \mathbf{k}_1 \cdot \mathbf{k}_2 \tag{15}$$

где $Q_{\text{общ}}$ — общее количество материала данного вида, необходимого для строительства;

Т – продолжительность работ, выполняющихся с использованием этих материальных ресурсов, дни;

n – норма запаса материала данного вида на площадке;

 k_1 – коэффициент неравномерности поступления материалов на склад;

 k_2 — коэффициент неравномерности потребления материалов в течении расчетного периода»[7].

«Определяем полезную площадь для складирования данного вида ресурсов:

$$F_{\text{пол}} = \frac{Q_{3\text{ап}}}{q}, \text{M}^2; \tag{16}$$

Здесь q – норма складирования.

Определим общую площадь склада с учетом прохода и проезда:

$$F_{\text{обш}} = F_{\text{пол}} \cdot K_{\text{исп}}, M^2; \tag{17}$$

где К_{исп} – коэффициент использования площади склада» [7].

Расчет потребной площади складирования материалов сводим в таблицу Б.5 (см. Приложение Б)

4.8 Расчет и проектирование сетей водопотребления и водоотведения

«По календарному графику определим максимальное водопотребление на производственные нужды:

$$Q_{\pi p} = \frac{K_{Hy} \cdot q_H \cdot n_n \cdot K_q}{3600 \cdot t_{CM}}, \pi/ce\kappa$$
 (18)

где, К_{ну}– неучтенный расход воды;

 $q_{\rm H}-$ удельный расход воды по каждому процессу;

 n_{n} –объем работ в наиболее загруженный процесс;

 $K_{\rm ч}$ – коэффициент часовой неравномерности потребления воды при производственных процессах на строительной площадке 1,3 – 1,5;

 t_{cm} – число часов в смену 8,2 ч» [7].

Принимаем производственный процесс поливки бетона при устройстве ж/б плиты по грунту и подставляем значения в (18):

$$n_{n}=rac{894}{9}=99,\!33\ ext{м}^{3}/ ext{дH}$$
 $Q_{\pi p}=rac{1,\!2\cdot 1250\cdot 99,\!33\cdot 1,\!3}{3600\cdot 8.2}=6,\!33\ \pi/\text{сек}$

«Рассчитывается расход воды на хозяйственно-бытовые нужды в смену, когда работает максимальное за период строительства количество людей:

$$Q_{xos} = \frac{q_y \cdot n_p \cdot K_q}{3600 \cdot t_{cm}} + \frac{q_{\pi} \cdot n_{\pi}}{60 \cdot t_{\pi}}, \pi/ce\kappa$$
 (19)

где q_y – удельный расход на хозяйственно-бытовые нужды;

 n_p- максимальное число работающих в сутки

q_д – удельный расход в душе;

 $n_{\rm д}$ – число людей, пользующихся в наиболее нагруженную смену;

 $t_{\rm д}$ – продолжительность пользования душем» [7].

$$Q_{xo3} = \frac{31 \cdot 59 \cdot 1,5}{3600 \cdot 8.2} + \frac{50 \cdot (59 \cdot 80\%)}{60 \cdot 45} = 0,97\pi/сек$$

«Расход воды на пожаротушение принимаем в соответствии с объемом здания:

-степень огнестойкости – II;

-категория пожароопасности – общественные здания, не категорируются» [7].

На пожаротушение требуется 2 пожарных гидранта с расходом воды на 1 струю 5 л/сек.

Определяем требуемый максимальный расход воды по формуле:

$$Q_{\text{общ}} = Q_{\text{пр}} + Q_{\text{хоз}} + Q_{\text{пож}} = 6,33 + 0,97 + 10 = 17,3 \text{ л/сек}$$
 (20)

«Диаметр труб водонапорной наружной сети рассчитываем по формуле:

$$D = \sqrt{\frac{4 \cdot 1000 \cdot Q_{\text{общ}}}{n \cdot v}} = \sqrt{\frac{4 \cdot 1000 \cdot 17,3}{3,14 \cdot 2}} = 105 \text{ MM}$$
 (21)

где v – скорость движения воды по трубам, 1,5-2,0 л/с» [7].

Подбираем условный диаметр трубы по ГОСТу. Принимаем диаметр 125 мм.

«Диаметр трубы канализации $D_k = 1,4D_B = 1,4 \cdot 125 = 175$ мм» [10]. «Подбираем размер трубы по ГОСТ $D_K = 175$ мм» [10].

4.9 Расчет и проектирование сетей электроснабжения

«Для обеспечения строительной площадки электричеством на вводе высоковольтного кабеля на территорию площадки устанавливают трансформаторную В понижающую подстанцию. соответствии требованиями она должна обеспечивать достаточную мощность в период пика энергопотребления. Основными потребителями энергии являются основные строительные механизмы, бытовые электроприборы во временных зданиях и сооружениях, а также приборы внутреннего и наружного освещения» [7].

Таблица 14 – «Ведомость установленной мощности силовых потребителей

No॒	Механизм,	Ед.	Установленная	Кол-во	Общая
	инструмент	изм.	мощность		установленная
					мощность
1	Сварочный	Шт.	6,1	2	12,2
	аппарат				
2	Вибратор	Шт.	0,5	2	1
3	Штукатурная	Шт.	4	1	4
	станция				
4	Виброрейка	Шт	0,6	1	0,6
5	Бетономешалка	Шт. »	0,8	8	6,4
		[7]			
	Итого силовая мощ	24,2			

«Рассчитываем потребляемую мощность:

$$P_{p} = \alpha \left(\sum_{cos \, \varphi}^{\kappa_{1c} \cdot P_{c}} + \sum_{cos \, \varphi}^{\kappa_{2c} \cdot P_{T}} + \sum_{cos \, \varphi} \kappa_{3c} \cdot P_{oB} + \sum_{cos \, \varphi} \kappa_{4c} \cdot P_{oT} \right), \kappa B_{T}$$
 (22)

где а – коэффициент, учитывающий потери в электросети, 1,05 – 1,1;

 κ_{1c} , κ_{2c} , κ_{3c} , κ_{4c} — коэффициенты одновременного спроса;

 P_c , $P_{\scriptscriptstyle T}$, $P_{\scriptscriptstyle OB}$, $P_{\scriptscriptstyle OT}$ — установленная мощность силовых токоприемников, технологических потребностей, осветительных приборов внутреннего и наружного освещения, кВт» [7].

«Рассчитываем потребляемую мощность силовых потребителей:

$$\sum \frac{\kappa_{1c} \cdot P_c}{\cos \phi} = \frac{0.35 \cdot 12.2}{0.4} + \frac{0.1 \cdot 1}{0.4} + \frac{0.4 \cdot 4}{0.5} + \frac{0.1 \cdot 0.6}{0.4} + \frac{0.4 \cdot 6.4}{0.5} = 19.4 \text{ kBT}$$

«Расчет количества прожекторов для освещения строительной площадки производится по формуле (23):

$$N = \frac{p_{y_{\mathcal{I}}} \cdot E \cdot S}{P_{\mathcal{I}}}$$
 (23)

где $P_{yд}$ – удельная мощность, $B_T/м2$;

Е – освещенность, лк;

S – величина площадки, подлежащей освещению, M^2 ;

 P_{π} – мощность лампы прожектора, Вт» [7].

$$N = \frac{0.3 \cdot 2 \cdot 16900}{1500} = 7 \text{ шт}$$

«Окончательно принимаем прожектора ПЗС-45 (мощность лампы 1,5 кВт). Для равномерного освещения площадки все 7 прожекторов необходимо разместить по периметру площадки на опорах высотой 22 м с расстоянием между ними не более 88 м и не менее 30 м» [7].

Таблица 15 – «Расчетная ведомость потребной мощности

Наименование	Ед.	Удельная	Норма	Кол-во	Потребная
работ и	изм.	мощность,	освещенности,		мощность,
потреблений		кВт	лк		кВт
электроэнергии					
		Наружное	освещение		
Территория	1000	3	7	16,9	50,7
строительства	\mathbf{M}^2				
Открытые склады	1000м ²	1	10	0,433	0,433
Внутрипостроечные	КМ	2,5	2	0,237	0,593
дороги					
				Σ	51,726
		Внутреннее	освещение		
Закрытые склады	1000	1,2	15	0,139	0,167
	\mathbf{M}^2				
Прорабская	100 м ²	1,5	75	0,24	0,36
Гардеробная	100 m^2	1,5	50	0,48	0,72
Диспетчерская	100 m^2	1,5	80	0,21	0,315
Душевая	100 m^2	1	50	0,24	0,24
Туалет		1	50	0,24	0,24
Проходная	100 m^2	1	50	0,06	0,06
Мастерская	100 m^2	1,3	50	0,20	0,26
Кладовая объектная	100 m^2	1,5	50	0,25	0,375
				Σ	2,737
Итого мощность наружного освещения, РОН					
Итого мощность внутреннего освещения, P _{OB}					
Итого мощность силовая, P _C					
Итого мощность технологическая, P _T » [7]					

Потребляемая мощность:

$$P_p = 1,05(19,4+0+0,8\cdot 2,737+1\cdot 51,726) = 77 \text{ } \text{ } \text{KBT}$$

«По общей пиковой потребляемой мощности подбираем трансформатор СКГП-100-6/10-0,4 с мощностью 100 кВт с размерами на плане $3,05\times1,55$ м» [7].

4.10 Проектирование строительного генерального плана

Строительный генеральный план разработан на возведение надземной части крытого катка с искусственным льдом, расположенного в г. Всеволжск. Разрабатывается на основании генерального плана и календарного плана.

Определены опасные зоны крана Zoomlion QY80V. Результаты расчёта сведены в таблицу 16. На графической части показана опасная зона крана и рабочая зона крана.

Таблица 16 – Опасные зоны крана Zoomlion QY80V.

«Зона крана	Формула	Кран Zoomlion QY80V
Зона обслуживания	$R_{o6} = R_{max}$	$R_{o6} = 36 \text{ M}$
(рабочая зона)		
Зона перемещения грузов	$R_{\text{nep}} = R_{\text{max}} + 0.5 l_{\text{max}}$	$R_{o\pi} = 36 + 0.5 \cdot 41.7$
		= 56,85 м
Опасная зона работы крана	$R_{o\pi} = R_{max} + 0.5l_{max} +$	$R_{on} = 56,85 + 7 = 64 \text{ M}$
	l _{6e3} » [7]	

Высота возможного падения груза, поднимаемого при помощи крана, составляет 41,7 м. «Минимальное расстояние отлёта перемещаемого (падающего) предмета составляет 7 м. Длина наибольшего перемещаемого груза принята длина фермы.

Запроектированы автомобильные дороги с двусторонним движением шириной 6 м.

На территории площадки установлены 2 пожарных гидранта.

Временные здания и сооружения размещены на участках, не подлежащих застройке основными объектами, и вне рабочей зоны крана.

Расстояние между временными зданиями должно быть не менее 2 м.

Открытые, закрытые склады и навесы находятся в зоне обслуживания крана.

К экскаватору, зданию, временным зданиям и сооружениям подключены временные сети водопровода и электроснабжения, а также временная канализация» [7].

4.11 Мероприятия по охране труда и технике безопасности на строительной площадке

«Охрана труда и пожарная безопасность должны соответствовать СНиП 12-03-2001 и СП 2.13130.2020» [11].

«Перед строительно-монтажных работ началом выполнения администрация организации, строящая объект, обязана оформить акт-допуск на производство работ. Наряд-допуск выдается непосредственному руководителю работ (прорабу, мастеру) лицом, уполномоченным приказом руководителя организации. Перед началом работ руководитель работы или инженер по охране труда обязан ознакомить работников с мероприятиями по безопасности производства работ и оформить инструктаж с записью в нарядедопуске. На территории строительной площадки, на дорогах и в проездах устанавливают указатели проездов и дорожные знаки с обозначением допускаемой скорости движения транспорта. Подъездные пути и дороги сооружают до начала основных работ. Все лица, находящиеся на строительной площадке, обязаны носить защитные каски, должны быть обеспечены спецодеждой, спецобувью и др. специальными средствами индивидуальной защиты. Во время разгрузки изделий нельзя находиться на раме автомашины или прицепа, а также в непосредственной близости от разгружаемых конструкций» [11].

«Монтажник, обслуживающий грузоподъемные машины И выполняющий работы по строповке и перемещению грузов кранами, должен быть обучен предварительно И аттестован В установленном ДЛЯ стропальщиков порядке. Работающему с кранами или другими подъемными механизмами необходимо знать знаковую сигнализацию» [11].

«Используемые чалочные приспособления (канаты, цепи, траверсы, клещи) должны быть исправны, иметь клеймо или бирку с обозначением номера и грузоподъемности, тара — надпись о грузоподъемности. Канаты и цепи подбирают такой длины, чтобы угол между их ветвями не превышал 57-90°. Надежность закрепления груза и равномерность натяжения стропов проверяют при предварительном поднятии груза на 20–30 см» [6].

«Обнаруженную неравномерность распределения нагрузки на оба стропа исправлять ударами по стропам запрещается. Для перестроповки груз следует опустить на землю или временную опору. Запрещается поднимать груз, превышающий грузоподъемность крана, засыпанный землей или примерзший к земле, находящийся в неустойчивом положении» [7].

«Нельзя оттягивать груз во время подъема, перемещения или опускания. Освобождение конструкций от захватных и подъемных приспособлений разрешается только после их укладки на постоянные опоры» [7].

«Монтажник при совместной работе со сварщиком должен соблюдать следующие меры безопасности: использовать индивидуальные средства защиты; глаза предохранять защитными очками; следить при резке металла за движением резака, чтобы исключить ожоги; обращать внимание на исправность изоляции проводов, не допускать их переплетения между собой и другими проводами, и шлангами. Монтаж и сварка в подвешенном состоянии или неустойчивом положении запрещаются» [7].

«Места прохода людей в пределах опасных зон должны иметь защитные ограждения. Входы в строящиеся здания (сооружения) должны быть

защищены сверху сплошным навесом шириной не менее 2 м от стены здания. Угол, образуемый между навесом и вышерасположенной стеной над входом должен быть в пределах 70-75 »[7].

4.12 Технико-экономические показатели ППР

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

- 1. Объем здания = 48637м³;
- 2. Общая трудоемкость работ, $T_p = 14043,312$ чел/дн;
- 3. Усредненная трудоемкость работ = 0.29 чел-дн/м³;
- 4. Общая трудоемкость работ машин = 645,835 маш-см;
- 5. Общая площадь строительной площадки = 16900 м^2 ;
- 6. Общая площадь застройки = 4605 m^2 ;
- 7. Площадь временных зданий = $182,3 \text{ м}^2$;
- 8. Площадь складов:
 - -открытых = 433 м^2 ;
 - -закрытых = 139 м^2 ;
 - -под навесом = 214 м^2 ;
- 12. Протяженность:
 - -водопровода = 338 м;
 - -временных дорог = 237м;
 - -электрической сети = 699м;
 - -канализации = 218м;
- 13. Количество рабочих на объекте:
 - -максимальное $R_{max} = 59$ чел;
 - -среднее $R_{cp} = 17$ чел;
 - -минимальное $R_{min} = 14$ чел;
- 14. Коэффициент равномерности потока:
 - -по числу рабочих $\alpha = 0,29;$

-по времени $\beta = 0.39$ » [7];

- 15. Продолжительность строительства фактическая, $T_{\phi a \kappa \tau} = 433 \text{дн}$.
- 16. Продолжительность строительства нормативная, $T_{\text{норм}} = 480$ дн.

Вывод по разделу:

В процессе выполнения раздела, был разработан ППР для крытого катка с искусственным льдом в г. Всеволжск. Выполненные нами расчеты показывают количество объема материалов, необходимых для строительства. «Необходимое количество человека-дней и машино-смен представлено в календарном плане производства работ. Организация движения машин и механизмов, места складирования конструкций, материалов и изделий, прокладка временного водоснабжения, электроснабжения и канализации представлено на объектном строительном генеральном плане» [7].

5 Экономика строительства

Объект строительства находится в Ленинградской области в городе Всеволжск. Участок, отведенный под застройку, чистый, предназначенный для строительства спортивных сооружений. Здание имеет прямоугольную форму в плане размерами 79,80х61,97 м. Здание представлено переменой этажности и состоит из 3-х секций. Фундаменты здания выполнены на естественном основании из монолитного железобетона. Колонны монолитные железобетонные с сечением 500х500 мм и 400х400 мм. Монолитная плита перекрытия толщиной 200 мм. Кровля выполнена из сэндвич-панелей.

5.1 Пояснительная записка

«Сметный расчет стоимости проектируемого здания составлен на основании сметно-нормативной базы согласно «Методики определения стоимости строительства, реконструкции, капитального ремонта, сноса объектов капитального строительства, работ по сохранению объектов культурного наследия (памятников истории и культуры) народов Российской Федерации на территории Российской Федерации» продукции на территории Российской Федерации» приказом Министерства строительства и жилищно-коммунального хозяйства Российской Федерации от 4 августа 2020 г. № 421/пр» [12].

«Сметно-нормативная база, используемая в сметных расчетах:

- Укрупненные нормативы цены строительства НЦС 81-02-05-2023;
- HЦС 81-02-16-2023 «Малые архитектурные формы»;
- HЦС 81-02-17-2023 «Озеленение»;
- Государственные элементные сметные нормы ГЭСН-2020;
- Федеральные единичные расценки ФЕР-2001 (в редакции 2017 г.).

При составлении локальной сметы на общестроительные работы согласно нормативным документам приняты начисления:

- накладные расходы в соответствии с Методикой по разработке и применению нормативов накладных расходов при определении сметной стоимости строительства, реконструкции, капитального ремонта, сноса объектов капитального строительства. Утверждена приказом Министерства строительства и жилищно-коммунального хозяйства Российской Федерации от 21 декабря 2020 № 812/пр» [12].
- «сметная прибыль в соответствии с Методикой по разработке и применению нормативов сметной прибыли при определении сметной стоимости строительства, реконструкции, капитального ремонта, сноса объектов капитального строительства. Утверждена приказом Министерства строительства и жилищно-коммунального хозяйства Российской Федерации от 11 декабря 2020г. № 774/пр.;
- средства на строительство титульных временных зданий и сооружений в соответствии с Методикой определения затрат на строительство временных зданий и сооружений, включаемых в сводный сметный расчет стоимости строительства объектов капитального строительства и жилищно-коммунального хозяйства Российской Федерации от 19 июня 2020 года №332/пр.» [12];
- «затраты на осуществление авторского надзора учитывается согласно п. 4.89 МДС 81-35.2004, в главу 12 «Проектные изыскательские работы, авторский надзор» Сводного расчета стоимости строительства» [12].;
- «резерв средств а непредвиденные работы и затраты согласно Методике определения стоимости строительства, реконструкции, капитального ремонта, сноса объектов капитального строительства, работ по сохранению объектов культурного наследия (памятников истории и культуры) народов Российской Федерации на территории Российской Федерации» продукции на территории Российской Федерации», утвержденной приказом Министерства строительства И жилищно-коммунального хозяйства Российской Федерации от 4 августа 2020 г. № 421/пр., п. 4.96 2% для объектов капитального строительства непроизводственного назначения;

– налог НДС принят в соответствии с налоговым кодексом РФ в размере 20%» [12].

5.2 Сметая стоимость строительства объекта

«Сметные расчеты составлены с использованием Укрупненных нормативов цены строительства НЦС 81-02-05-2023 применяются с 1 января 2023г» [12].

«Укрупненный норматив цены строительства – показатель потребности в денежных средствах, необходимых для создания единицы мощности строительной продукции, предназначенный для планирования (обоснования) инвестиций (капитальных вложений) в объекты капитального строительства.

Показатели НЦС рассчитаны в уровне цен по состоянию на 01.01.2022г. для базового района (Московская область)» [12].

«Показателями НЦС 81-02-05-2023 учитываются затраты на оплату труда рабочих и эксплуатацию строительных машин, стоимость материальных ресурсов и оборудования, накладные расходы и сметную прибыль, а также затраты на строительство временных титульных зданий и сооружений, дополнительные затраты при производстве строительно-монтажных работ в зимнее время, затраты на проектно-изыскательские работы и экспертизу проекта, строительный контроль, резерв средств на непредвиденные работы и затраты. Данными показателями НЦС предусмотрены конструктивные решения, обеспечивающие использование объектов маломобильными группами населения» [12].

«Для определения стоимости были использованы поправочные коэффициенты, приведенные в технической части соответствующих сборников:

- K_{пер.} – коэффициент перехода от цен базового района к уровню цен субъектов Российской Федерации, учитывающий затраты на строительство

объекта капитального строительства, расположенных в областных центрах субъектов Российской Федерации,

 К_{рег.} – коэффициент, учитывающий регионально-климатические условия осуществления строительства в субъекте Российской Федерации по отношению к базовому району» [12].

«В городах с численностью населения более 500 тысяч человек допускается применять:

- коэффициент, учитывающий увеличение количества и мощности электропотребляющего оборудования объектов, относительно учтенных показателями НЦС, обусловленное требованиями действующих нормативных документов: 1,05;
- коэффициент 1,02, учитывающий дополнительные требования к внутренней отделке (устройство подвесных потолков из гипсокартонных листов, устройство тепло-, звукоизоляции);
- коэффициент 1,03, учитывающий дополнительные требования к
 внутренней отделке (устройство подвесных потолков из декоративных плит,
 звукоизоляции, декоративного покрытия стен стеклообоями с окраской);
- коэффициент 1,06, учитывающий более высокую насыщенность зданий инженерным оборудованием (лифтами, оборудованием кондиционирования и приточно-вытяжной вентиляции);

В городах с численностью населения более 500 тысяч человек допускается применять коэффициент, учитывающий увеличение площади остекления и изменения типа оконных систем:

- коэффициент 1,04 (в том числе учитывающий замену однокамерных стеклопакетов на витражные оконные системы);
- допускается применять коэффициент 1,01 (в том числе учитывающий замену однокамерных стеклопакетов на двухкамерные).

При строительстве объектов в стесненных условиях застроенной части городов к показателям НЦС применяется коэффициент 1,03» [12].

Сводный сметный расчет стоимости строительства составлен в ценах по состоянию на 01.01.2021г. и представлен в таблице 17.

Сметные расчеты определения стоимости, благоустройства и озеленения территории проектируемого объекта представлены в таблицах 17, 18 и 19.

Таблица 17 – «Сводный сметный расчёт стоимости строительства в ценах на 01.01.2023г. Стоимость тыс. руб.

$N_{\underline{0}}$	Номера сметных	Наименование глав, объектов, работ и	Общая сметная
п.п.	расчётов и смет	затрат	стоимость, тыс. руб.
1	2	3	8
1			
1	OC-02-01	<u>Глава 2.</u> Основные объекты	450 840
		строительства.	
2	OC-07-01	<u>Глава 7.</u>	37 970
		Благоустройство и озеленение	
		территории	
		Итого	488 810
7		НДС 20%» [12]	97 762
		Всего по смете	586 572

Таблица 18 – «Объектный сметный расчет № OC-02-01.

Объект Объект						
06***						
	ая стоимость	24.24.222				
Вце	нах на	01.01.2023 г.				
N π/π	Наименование сметного расчета	Выполняемый вид работ	Единица измерения	Объем работ	Стоимость единицы объема работ, тыс. руб	Итоговая стоимость, тыс. руб
1	2	3	4	5	6	7
1	НЦС 81-02-05- 2023 Таблица 05-01- 002-03» [12]		1 посадочное место	250	1 613,76	250 · 1613,76 · 1,03 · 1,05 · 1,06 · 1,04 · 1,03 · 0,91 · 1,00
		Итого:				450 840
		HДC = 20%				90 168
		Итого с НДС				541 008

Таблица 19 – «Объектный сметный расчет № OC-07-01. Благоустройство и озеленение

Объект		Объект				
Общ	ая стоимость	тыс. руб.				
Вце	нах на	01.01.2023 г.				
N π/π	Наименование сметного расчета	Выполняемый вид работ	Единица измерения	Объем работ	Стоимость единицы объема работ, тыс. руб	Итоговая стоимость, тыс. руб» [12]
1	2	3	4	5	6	7
1	«НЦС 81-02-16- 2021 Таблица 16-06- 002-02	Покрытие проездов и площадок для автомобилей с покрытием из асфальтобетонной смеси 2-х слойные	100 м ² покрытия	43,14	542,29	23 394
2	НЦС 81-02-16- 2021 Таблица 16- 06-002-03	Покрытие тротуаров из крупноразмерной плитки	100 м ² покрытия	10,78	323,77	3 490
3	НЦС 81-02-17- 2023 Таблица 17- 02-004-	Озеленение территории общеобразовательных учреждений с площадью газонов 60%» [12]	100 м ²	66,02	167,92	11 086
		Итого:				37 970
		НДС = 20%				7 594
		Итого с НДС				45 564

Локальный сметный расчет на строительство подземной части здания школы приведен в таблице В.1 приложения В.

5.3 Расчет затрат на монтаж металлических ферм и связей

Локальная смета на монтаж металлических ферм и связей приведена в таблице 20, сумма затрат приведена в таблицу 21 и представлена в диаграмме на рисунке 14.

Таблица 20 – Затраты на монтаж металлических ферм и связей

Наименование работ	Монтаж металлических ферм и элементов покры-		
	Руб.	%	
Заработная плата	1 682 833,85	22,3	
Стоимость материалов	1 735 658,23	23,0	
Стоимость эксплуатации	1 207 414,42	16,0	
машин			
Накладные расходы	1 788 482,61	23,7	
Сметная прибыль	1 131 951,02	15,0	
Сумма	7 546 340,13	100	

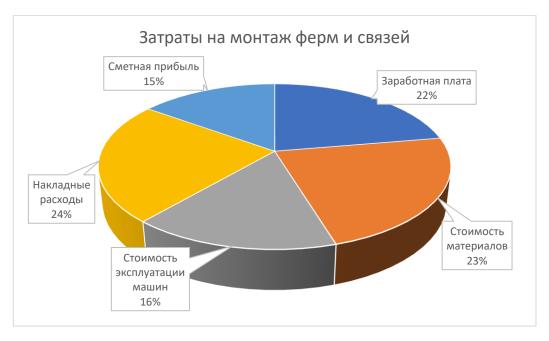


Рисунок 14 – Диаграмма затрат на монтаж металлических ферм и связей

5.4 Технико-экономические показатели проектируемого объекта

Таблица 21 – «Технико-экономические показатели стоимости строительства

№ п.п.	Показатели	Стоимость на 01.01.2023, тыс. руб.
1	Стоимость строительства всего	586 572
2	Общая площадь здания, кв.м.	4 863
3	Стоимость, приведенная на 1 м ² здания	121
4	Стоимость подземной части» [12]	2 225

Выводы по разделу

В разделе «Экономика строительства» представлены основные сметные расчеты по определению сметной стоимости строительства здания «Крытый каток с искусственным льдом». Составлены сводный сметный расчет, объектные сметные расчеты на основной объект строительства, благоустройство и озеленение. Определены технико-экономические показатели стоимости строительства.

6 Безопасность и экологичность технического объекта

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

Тема выпускной работы – крытой каток с искусственным льдом, который расположен в городе Всеволожск.

По конструктивным особенностям, здание переменной этажности в 1,2 этажа. Крытый каток состоит из трех секций с общими размерами в осях 79,80х61,97м.

Технологическим процессом проекта является монтаж металлических ферм из гнутосварного профиля длиной 41,7 метра.

Состав рабочего звена, необходимая техника, приспособления и материалы для монтажа конструкций представлены в разделе «Технология строительства».

6.2 Идентификация профессиональных рисков

Для данного технологического процесса, наиболее опасными профессиональными рисками во время производства работ приняты:

- -осуществление высотных работ;
- -перемещающиеся изделия и материалы при помощи спец.техники;
- -движение подвижных частей и механизмов специальной техники;
- -движение машин на территории объекта;
- -высокий уровень шума;
- -загазованность воздуха и движение мелкодисперсных частиц в составе воздуха;
 - -высокие нагрузки рабочих;

-выполнение работ в любые погодные условия в любое время года на открытом воздухе;

-неисправность электроприборов.

6.3 Методы и средства снижения профессиональных рисков

Для того, чтобы обезопасить рабочих от профессиональных рисков, необходимо следующее:

-выполнять высотные работы только тем, кто имеет на это наряддопуски;

-выполнять высотные работы строго в страховочной экипировке;

-для защиты от погодных условий, иметь специальную одежду для данного времени года и быть защищенным от погодных явлений;

-при работе спецтехники, необходимо ее звуковое сопровождение, так же недопустимо нахождение людей, в зоне работы спецтехники;

-во время работ, связанных с инструментами (повышенными источниками шума), необходимо надевать беруши; отдалять данные работы территориально от основных видов работ;

-для предотвращения переутомляемости рабочего персонала, выполнять работы не более 8 часов, с предоставлением периодического времени для отдыха;

-для понижения запыленности на территории объекта, необходимо установить дорожные знаки с ограничением скорости движения техники и транспорта не более 5 км/ч;

-при работах, создающих запыленность воздуха, необходимо организовать для них специальные тенты, не позволяющие дальнейшему распространению мелкодисперсных в воздухе;

-носить средства индивидуальной защиты (защитные маски, защитные очки, респираторы);

-до начала работ с использованием электрооборудования, убедиться в их работоспособности и отсутствии повреждений, наличия влаги в инструменте.

-для зашиты головы от падения предметов с высоты, носить защитную каску.

6.4 Обеспечение пожарной безопасности технического объекта

До начала основных работ, оборудовать площадку строительства пожарными гидрантами, ящиком с песком и другими средствами пожаротушения.

В случае возникновения пожара, на территории объекта организован проезд для пожарной техники со всех сторон здания.

Для работ на объекте, допускаются люди, прошедшие инструктаж по технике пожарной безопасности.

Проектируемое здание имеет 9 выходов для людей, что позволяет покинуть помещение при возникновении пожара с любой точки здания.

Для дальнейшей защиты объекта строительства, предусмотрена автоматическая система пожаротушения, определяющая возможные очаги возгорания и выдачей оповещения на приемно-контрольный прибор, расположенный на пункте охраны, и запускающая систему оповещения людей о пожаре.

6.5 Обеспечение экологической безопасности здания малобюджетного спортивного комплекса

Главными источниками загрязнения на территории крытого катка с искусственным льдом являются:

- -загрязнение почвы строительным мусором;
- -попадание в грунт неочищенных сточных вод;
- -выделение выхлопных газов при работе кранов, машин и механизмов.

Для защиты окружающей среды от воздействия негативных факторов необходимо:

- -производить организованный вывоз мусора с площадки на специализированный полигон;
 - -при простое спецтехники, глушить работающий двигатель;
 - -применять фильтрующие средства для очистки сточных вод;
- -не допускать слив жидких отходов производства в городскую канализацию и в грунт;
 - -своевременно выполнять вывоз фекальных отходов.

Вывод по разделу

В данном разделе был рассмотрен технологический процесс – монтаж металлических ферм покрытия крытого катка с искусственным льдом. Был охарактеризован процесс; идентифицированы профессиональные риски при монтаже ферм; разработаны мероприятия для снижения профессиональных рисков работающего персонала. Так же, были разработаны мероприятия по обеспечению пожарной безопасности крытого катка с искусственным льдом и тд.

Заключение

В выше представленной выпускной квалификационной работе был выполнен проект крытого катка с искусственным льдом, расположенный в городе Всеволожск, по адресу улица Нагорная 43.

В процессе разработки, были выполнены следующие задачи:

-выполнено объемно-планировочное и архитектурное решение крытого катка с искусственным льдом;

-выполнен расчет, а так же подбор сечений элементов металлической фермы длиной 41,11м под заданной нагрузкой. Для расчета элемента использован программный комплекс «Лира Сапр»;

-представлена технологическая карта для работ по монтажу металлических ферм, прогонов и распорок в ледовой арене. Подобран кран Zoomlion QY80V на колесном ходу с длиной стрелы 48 метров и максимальной грузоподъемностью 80т, так же подобраны все необходимые для выполнения данных работ грузозахватные приспособления;

-«выполнена часть ППР на возведение надземной части для крытого катка с искусственным льдом, подсчитаны объемы работ, подсчитаны материалы, выполнен календарный план, высчитаны трудозатраты и график поставки материалов на участок, подсчитано водо/электропотребление, подсчитаны склады, запроектирован объектный строительный генеральный план» [7];

-подсчитана сметная стоимость объекта строительства, которая составила 586 572 тыс.руб.; в то время, как стоимость 1 квадратного метра по объекту составила 121 тыс.руб.;

-идентифицированы профессиональные риски и разработаны мероприятия по их предотвращению; разработаны меры по пожарной и экологической безопасности крытого катка с искусственным льдом.

Список используемой литературы

- 1. Ананьин М. Ю. Основы архитектуры и строительных конструкций: термины и определения : учеб. пособие / М. Ю. Ананьин ; Урал. федерал. ун-т. Екатеринбург : Урал. ун-т, 2016. 132 с. Режим доступа: http://www.iprbookshop.ru/65955.html.
- 2. СП 131.13330.2020 «Строительная климатология» Режим доступа: https://docs.cntd.ru/document/573659358.
 - 3. СП 53.13330.2012 «Тепловая защита зданий».
- 4. СП 20.13330.2016 «Нагрузки и воздействия» Актуализированная редакция СНиП 2.01.07-85*. Введ. 2017-06-04. АО "Кодекс".
- 5. Учебное пособие Введение в ПК ЛИРА 10.4 Режим доступа: https://lira-soft.com/upload/iblock/149/14900ec91968119019965a6e9a0c6a68.pdf.
- 6. Типовая технологическая карта на монтаж металлических ферм на колонны: Шифр проекта 1012/65 TTK. URL: https://files.stroyinf.ru/Data2/1/4293788/4293788423.pdf (дата обращения: 20.03.2023). Текст : электронный.
- 7. Маслова Н. В. Организация и планирование строительства: учеб.-метод. пособие / Н. В. Маслова; ТГУ; Архитектурно-строит. ин-т; каф. "Пром. и гражд. стр-во". ТГУ. Тольятти: ТГУ, 2012. 103 с.: ил. Библиогр.: с. 63-64. Прил.: с. 65-102. 19-21.
- 8. Безопасность в строительстве и архитектуре. Пожарная безопасность при проектировании, строительстве и эксплуатации зданий и сооружений. Общие требования пожарной безопасности при проектировании, строительстве и эксплуатации зданий и сооружений [Электронный ресурс] : сб. нормат. актов и документов / сост. Ю. В. Хлистун. Саратов : Ай Пи Эр Медиа, 2015. 342 с. Режим доступа: http://www.iprbookshop.ru/30269.html.
- 9. ГОСТ 12.01.005-88. Система стандартов безопасности труда. Пожарная безопасность. Введ. 1992-07-01. Министерство внутр.дел СССР. М.: Постановление Государственного комитета, 1983. 25 с.10

- 10. СП 30.13330.2016. Внутренний водопровод и канализация зданий. Актуализированная редакция СНиП 2.04.01-85*. Введ. 2013-01-01. М.: 2012.
 - 11. СП 48.13330.2019 «Организация строительства».
- 12. сметной Методика определения стоимости строительства, капитального ремонта, объектов реконструкции, сноса капитального строительства, работ по сохранению объектов культурного наследия (памятников истории и культуры) народов Российской Федерации на территории Российской Федерации – Утверждена приказом Министерства строительства и жилищно-коммунального хозяйства Российской Федерации от 4 августа 2020 г. № 421/пр.
 - 13. ГОСТ 8240-97 «Швеллеры стальные горячекатанные. Сортамент».
- 14. ГОСТ 12.0.003-2015 ССБТ Опасные и вредные производственные факторы. Классификация Введ. 2017-03-01 М.: Межгос. Совет по стандартизации, метрологии и сертификации Москва: Изд-во стандартов, 2015.- 9 с.
- 15. Михайлов А. Ю. Организация строительства. Стройгенплан [Электронный ресурс] : учеб. пособие / А. Ю. Михайлов. Москва : Инфра-Инженерия, 2016. 172 с. Режим доступа: http://www.iprbookshop.ru/51729.html.
- 16. ГОСТ 30245-2012. Профили стальные гнутые замкнутые сварные квадратные и прямоугольные для строительных конструкций. Технические условия. Актуализированная редакция от 01.01.2023г.
- 17. Руденко А.А. Производство земляных работ : электрон. учеб.-метод. пособие / А. А. Руденко, Н. В. Маслова, А. В. Крамаренко ; ТГУ ; Архитектурно-строит. ин-т ; каф. "Промышленное, гражданское строительство и городское хозяйство". ТГУ. Тольятти : ТГУ, 2019.
- СанПин 2.1.4.107-01. Питьевая вода и водоснабжение населенных мест. Введ. 2002-02-01. Контроль качества. М: Министерство юстиции РФ, 2001. 90 с.
 - 19. СП 82.13330.2016 Благоустройство территорий. Введ. 17-06-2017.

- − Москва: Минстрой России, 2016. 37 с.
- 20. СП 9.13130.2009. Техника пожарная. Огнетушители. Введ. 2009-05-01. Федеральное агентство по техническому регулированию. М.: МЧС России, 2009.- 21 с.
- 21. ГЭСН 81-02-2020 Сметные нормы на строительные работы— Режим доступа: https://files.stroyinf.ru/Data2/1/4293723/4293723790.pdf.
- 22. СП 60.13330.2016. Отопление, вентиляция и кондиционирование воздуха. Актуализированная редакция СНиП 41-01-2003*. Введ. 2017-06-17. Технический комитет по стандартизации ТК465 «Строительство». М.: Минстрой РФ, 2016. 104 с.
- 23. Сэндвич панели от завода изготовителя. Teplant Режим доступа: https://teplant-samara.ru/
- 24. ГОСТ 27751-2014. Надежность строительных конструкций и оснований.
- 25. СП 12.13130.2009 .Определение категорий помещений, зданий и наружных установок по взрывопожарной и пожарной опасности.
- 26. Правила землепользования и застройки муниципального образования «город Всеволожск». Текстовая часть. Режим доступа: https://gorodvsevologsk.ru/upload/doc/2022/03.2022.pdf.

Приложение А

Дополнительные сведения к разделу «Расчетно-конструктивный»

Таблица А.1 – Результаты подбора сечений элементов фермы

	EMEHT HC	ГРУППА		Примеча							уП %	1ΠC %	2ПС %	М.У %	Длина					
Сечение: 1	l.1.1.1 Профи	ль "Молодеч	но" 250 х 150 х 8						•					іе сварны	е прямо	/гольные дл	я строител	ьных констру	кций (ГОСТ 302	245-2003)
1	5		1 - Подобрано:	: 1.1.1.1 Профі		o" 140 x 1	20 x 6,5	Профиль		x 6,5/ ГОС	T 30245									
1	5	1	1	0	100	0	0	0	0	0		0 10	-	0		5,04				
1	5	2	1	0	100	0	0	0	0	0		0 10		0	0 !	5,04				
1	6		2 - Подобрано:	: 1.1.1.1 Профі	іль "Молодечні	o" 160 x 1	40 x 7,5	Профиль	160 x 140	х 7,5/ ГОС	T 30245	5-2003 Ста	ıь: C345							
1	6	1	2	0	99	0	0	0	0	0			99	0		5,04				
1	6	2	2	0	99	0	0	0	0	0				0	0 !	5,04				
1	7		3 - Подобрано:	: 1.1.1.1 Профі	іль "Молодечні	o" 260 x 1	30 х 6 П	рофиль: 2	60 x 130 x	6/ FOCT 30	245-20	03 Сталь: (2345							
1	7	1	3	0	99	0	0	0	0	0		0 9	9	0	0 !	5,04				
1	7	2	3	0	99	0	0	0	0	0		0 9	9	0	0 !	5,04				
1	11	1	3	0	99	0	0	0	0	0		0 9	9	0	0 !	5,04				
1	11	2	3	0	99	0	0	0	0	0		0 9	9	0	0 !	5,04				
1	12	1	2	0	99	0	0	0	0	0		0 9	9	0	0 !	5,04				
1	12	2	2	0	99	0	0	0	0	0		0 9	9	0	0 !	5,04				
1	15	1	1	0	100	0	0	0	0	0		0 10	00	0	0 !	5,04				
1	15	2	1	0	100	0	0	0	0	0		0 10	00	0	0 !	5,04				
1	16		4 - Подобрано:	: 1.1.1.1 Профі	иль "Молодечн	o" 70 x 50	х 6 Про	филь: 70	x 50 x 6/ ГО	OCT 30245-	2003 C	таль: С345								
1	16	1	4	0	99	0	0	0	0	0		0 9	9	0	0 !	5,43				
1	16	2	4	0	99	0	0	0	0	0		0 9	9	0	0 !	5,43				
1	51	1	4	0	99	0	0	0	0	0		0 9	9	0	0 !	5,43				
1	51	2	4	0	99	0	0	0	0	0		0 9	9	0	0 !	5,43				
Сечение: 2	2.2.2.2 Профи	ль "Молодеч	но" 250 х 150 х 8	3 Профиль: 2 50) x 150 x 8/ ГОС	T 30245-2	003 Ста	ль: С345/	Сортамен	т: Профил	и сталь	ные гнуты	е замкнуть	іе сварны	е прямо	/гольные дл	я строител	ьных констру	кций (ГОСТ 302	245-2003)
2	19		5 - Подобрано:																	
2	19	1	5	0	99	99	99	0	0	85		53 9	9	0 8	35 2	2,92				
2	19	2	5	0	99	99	99	0	0	85		53 9	9	0 8	35 2	2,92				
2	20		6 - Подобрано:	: 2.2.2.2 Профі	ль "Молодечн	o" 50 x 25	х 2 Прс	филь: 50	x 25 x 2/ ГО	OCT 30245-	2003 C	таль: С345								
2	20	1	6	0	0	0	0	. 0		0		0	0	0	0 2	2,52				
2	20	2	6	0	0	0	0	0	0	69		28	0	0 6	59 2	2,52				
2	21		7 - Подобрано:	: 2.2.2.2 Профі	ль "Молодечн	o" 140 x 1	20 х 8 П	рофиль: 1	.40 x 120 x	8/ FOCT 30	245-20	03 Сталь: (2345							
2	21	1	7	0	99	99	99	0	0	41			9	0 4	11 2	2,52				
2	21	2	7	0	99	99	99	0	0	41			9	0 4		2,52				
2	22	1	5	0	99	99	99	0	0	85			99			2,52				

Продолжение таблицы А.1

«

2	22	2	5	0	00	00	00	0	0	OF	гэ	00	0	O.F.	2 52				
2		2	7	0	99	99	99	0	0	85	53	99	0	85	2,52				
2	23	1	,	0	99	99	99	0	0	41	33	99	0	41	2,52				
2	23	2	7	0	99	99	99	0	0	41	33	99	0	41	2,52				
2	24		8 - Подобрано	: 2.2.2.2	Профиль "Молодечн														
2	24	1	8	0	99	99	99	0	0	49	41	99	0	49	2,52				
2	24	2	8	0	99	99	99	0	0	49	41	99	0	49	2,52				
2	31	1	8	0	99	99	99	0	0	49	41	99	0	49	2,52				
2	31	2	8	0	99	99	99	0	0	49	41	99	0	49	2,52				
2	32		9 - Подобрано	: 2.2.2.2	Профиль "Молодечн	o" 200 x	160 х 6,5 Пр	офиль: 20	0 x 160 x	6,5/ FOCT	30245-2003	Сталь: С34	45						
2	32	1	9	0	100	100	100	0	0	85	64	100	0	85	2,52				
2	32	2	9	0	100	100	100	0	0	85	64	100	0	85	2,52				
2	33	1	8	0	99	99	99	0	0	49	41	99	0	49	2,52				
2	33	2	8	0	99	99	99	0	0	49	41	99	0	49	2,52				
2	34	1	9	0	100	100	100	0	0	85	64	100	0	85	2,52				
2	34	2	9	0	100	100	100	0	0	85	64	100	0	85	2,52				
2	35	1	8	0	99	99	99	0	0	49	41	99	0	49	2,52				
2	35	2	8	0	99	99	99	0	0	49	41	99	0	49	2,52				
2	36	1	7	0	99	99	99	0	0	41	33	99	0	41	2,52				
2	36	2	7	0	99	99	99	0	0	41	33	99	0	41	2,52				
2	37	1	5	0	99	99	99	0	0	85	53	99	0	85	2,52				
2	37	2	5	0	99	99	99	0	0	85	53	99	0	85	2,52				
2	38	1	7	0	99	99	99	0	0	41	33	99	0	41	2,52				
2	38	2	7	0	99	99	99	0	0	41	33	99	0	41	2,52				
2	47	1	6	0	0	0	0	0	0	69	28	0	0	69	2,52				
2	47	2	6	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2,52				
2	48	1	5	0	99	99	99	0	0	85	53	99	0	85	2,92				
2	48	2	5	0	99	99	99	0	0	85	53	99	0	85	2,92				+
				•	ль: 100 x 60 x 7/ ГОСТ				-							ОИТЕЛЬНЫХ РОЬ	нструкций (г	OCT 30245-2	003)
3 - сечение. 3	2	зофиль молодеч			в. 100 х 00 х 77 гост В Профиль "Молодеч								тыс сварп	ore ribana	от ольные для стр	CALLESTONION ROLL	тетрупции (п	30243-2	003)
3	2	1	10 - Подооран	0. 3.3.3.3	5 Профиль Молодеч 67	67	67	0 0	0	69	28	67	0	69	2,59				+
3	2	2	10	0	67	67	67	0	0	69	28	67	0	69	2,59				
-			-	-				-	-				-						
3	17	1	10	0	67	67	67	0	0	69	28	67	0	69	2,59				
3	17	2	10	0	67	67	67	0	0	69	28	67	0	69	2,59				

» [5]

Продолжение таблицы А.1

‹‹

4	4		11 - Подобран	но: 4.4.4.4 Проф	иль "Молодеч	но" 50 x 2	5 x 2 Проф	риль: 50 x	25 x 2/ ГО	CT 30245-2	003 Сталь	: C345								
4	4	1	11	0	59	59	59	0	0	69	28	59	0	69	2,75					
4	4	2	11	0	59	59	59	0	0	69	28	59	0	69	2,75					
4	8	1	11	0	59	59	59	0	0	69	28	59	0	69	2,9					
4	8	2	11	0	59	59	59	0	0	69	28	59	0	69	2,9					
4	9	1	11	0	59	59	59	0	0	69	28	59	0	69	3,05					
4	9	2	11	0	59	59	59	0	0	69	28	59	0	69	3,05					
4	10	1	11	0	34	0	0	0	0	0	0	34	0	0	3,2					
4	10	2	11	0	34	0	0	0	0	0	0	34	0	0	3,2					
4	13	1	11	0	59	59	59	0	0	69	28	59	0	69	3,05					
4	13	2	11	0	59	59	59	0	0	69	28	59	0	69	3,05					
4	14	1	11	0	59	59	59	0	0	69	28	59	0	69	2,9					
4	14	2	11	0	59	59	59	0	0	69	28	59	0	69	2,9					
4	18	1	11	0	59	59	59	0	0	69	28	59	0	69	2,75					
4	18	2	11	0	59	59	59	0	0	69	28	59	0	69	2,75					
Сечение:	5.5.5.5 Про	филь "Молоде	ечно" 180 х 80 х 7		· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·					•			тые сварі	ные прям	оугольные ,	для строитель	ьных констр	рукций (ГО(T 30245-200	3)
5	26		12 - Полобран	но: 5.5.5.5 Проф	иль "Молодеч	ıно" 80 x 7	0 x 7 Проф	риль: 80 х	70 x 7/ FO0	T 30245-2	003 Сталь	: C345								
									-											
5	26	1	12	0	99	99	99	0	0	21	16	99	0	21	3,66					
5	26	1 2	12 12	0	100	100	100	0	0	21 21	16 16	100	0	21	3,66					
5 5	26 50	2	12 12 12	0 0	100 99	100 99	100 99	0	0 0 0	21 21 21	16 16 16	100 99	0	21 21	3,66 3,66					
5	26 50 50	2 1 2	12 12 12 12	0 0 0	100 99 99	100 99 99	100 99 99	0 0 0	0 0 0	21 21 21 21	16 16 16 16	100 99 99	0 0	21 21 21	3,66 3,66 3,66					
5	26 50 50 6.6.6.6 Про	2 1 2	12 12 12 12 12 12 12 14 15 16 17 18 18 18 18 18 18 18 18 18 18 18 18 18	0 0 0 0 0 7 Профиль: 140	100 99 99 x 60 x 7/ FOCT	100 99 99 30245-200	100 99 99 3 Сталь: С	0 0 0 345/ Copt	0 0 0 0 0	21 21 21 21 офили ста	16 16 16 16	100 99 99 утые замкну	0 0 0 тые свари	21 21 21	3,66 3,66 3,66	для строитель	ьных констр	рукций (ГОО	T 30245-200	3)
5	26 50 50 6.6.6.6 Про	2 1 2	12 12 12 12 12 12 140 x 60 x 7 13 - Подобран	0 0 0	100 99 99 x 60 x 7/ ГОСТ иль "Молодеч	100 99 99 30245-200 яно" 100 х	100 99 99 3 Сталь: С	0 0 0 345/ Сорт	0 0 0 0 тамент: Пр	21 21 21 21 офили ста 5/ ГОСТ 30	16 16 16 16 пльные гну	100 99 99 итые замкну Сталь: С345	0 0 0 тые свари	21 21 21 ные прям	3,66 3,66 3,66 оугольные ,	цля строитель	ьных констр	рукций (ГОС	CT 30245-200	3)
5 5 Сечение: 6 6	26 50 50 6.6.6.6 Про 25 25	2 1 2 филь "Молоде	12 12 12 12 12 140 x 60 x 13 - Подобран	0 0 0 0 0 7 Профиль: 140	100 99 99 к 60 х 7/ ГОСТ иль "Молодеч	100 99 99 30245-200 яно" 100 х 0	100 99 99 3 Сталь: С 60 х 5,5 Пр	0 0 0 345/ Сорт рофиль: 10	0 0 0 0 0 жамент: Пр	21 21 21 21 офили ста 5/ ГОСТ 30	16 16 16 16 пльные гну 0245-2003	100 99 99 Утые замкну Сталь: С345 97	0 0 0 тые сварн	21 21 21 ные прям 0	3,66 3,66 3,66 оугольные ,	для строитель	эных констр	рукций (ГОС	CT 30245-200	3)
5	26 50 50 6.6.6.6 Про 25 25 25	2 1 2	12 12 12 12 12 140 x 60 x 13 - Подобран 13	0 0 0 0 7 Профиль: 140 но: 6.6.6.6 Проф 0	100 99 99 х 60 х 7/ ГОСТ иль "Молодеч 97	100 99 99 30245-200 ино" 100 х 0	100 99 99 3 Сталь: С 60 x 5,5 Пр 0	0 0 0 345/ Сорт оофиль: 10 0	0 0 0 0 0 тамент: Пр 00 x 60 x 5, 0	21 21 21 21 21 офили ста 5/ ГОСТ 30 0	16 16 16 16 16 пльные гну 0245-2003 0	100 99 99 /тые замкну Сталь: С345 97 97	0 0 0 тые свари	21 21 21 ные прям	3,66 3,66 3,66 оугольные ,	ц ля строитель	ьных констр	рукций (ГОС	T 30245-200	3)
5 5 Сечение: 6 6	26 50 50 6.6.6.6 Про 25 25 25 27	2 1 2 филь "Молоде	12 12 12 12 12 13 - Подобран 13 - 13 14 - Подобран	0 0 0 0 0 7 Профиль: 140	100 99 99 x 60 x 7/ ГОСТ иль "Молодеч 97 97 иль "Молодеч	100 99 99 30245-200 яно" 100 х 0 0	100 99 99 3 Сталь: С 60 x 5,5 Пр 0	0 0 0 345/ Сорт оофиль: 10 0 0	0 0 0 0 о жамент: Пр 00 x 60 x 5, 0 0	21 21 21 21 офили ста 5/ ГОСТ 30 0 0	16 16 16 16 176 176 176 176 176 176 176	100 99 99 итые замкну Сталь: С345 97 97	0 0 0 тые сварн 0	21 21 21 ные прям 0 0	3,66 3,66 3,66 оугольные , 3,95 3,95	цля строитель	ьных констр	рукций (ГОС	T 30245-200	3)
5 5 Сечение: 6 6	26 50 50 6.6.6.6 Про 25 25 25 27 27	2 1 2 филь "Молод« 1 2	12 12 12 12 12 13 - Подобран 13 - Подобран 14 - Подобран	0 0 0 0 7 Профиль: 140 но: 6.6.6.6 Проф 0	100 99 99 x 60 x 7/ ГОСТ иль "Молодеч 97 97 иль "Молодеч 100	100 99 99 30245-200 HHO" 100 x 0 0 0 HHO" 120 x	100 99 99 3 Сталь: С 60 x 5,5 Пр 0 0 80 x 3 Про	0 0 0 345/ Сорт оофиль: 10 0 0 офиль: 120	0 0 0 0 о жамент: Пр 00 x 60 x 5, 0 0 x 80 x 3/ Г	21 21 21 21 20фили ста 5/ ГОСТ 30 0 0 ОСТ 3024:	16 16 16 16 176 176 176 176 176 176 176	100 99 99 итые замкну Сталь: С345 97 97 97 иль: С345 100	0 0 0 тые сварн 0 0	21 21 21 ные прям 0 0	3,66 3,66 3,66 оугольные , 3,95 3,95	цля строитель	ьных констр	рукций (ГОС	CT 30245-200	3)
5 5 Сечение: 6 6	26 50 50 6.6.6.6 Про 25 25 25 27 27 27	2 1 2 филь "Молоде	12 12 12 12 12 13 - Подобран 13 - Подобран 14 - Подобран 14	0 0 0 0 7 Профиль: 140 но: 6.6.6.6 Проф 0 0 но: 6.6.6.6 Проф	100 99 99 « 60 х 7/ ГОСТ иль "Молодеч 97 97 иль "Молодеч 100 100	100 99 99 30245-200 HO" 100 x 0 0 0 HO" 120 x 0	100 99 99 3 Сталь: С 60 x 5,5 Пр 0 0 80 x 3 Про 0	0 0 0 345/ Сорт оофиль: 10 0 0 0 0 0	0 0 0 0 о амент: Пр 00 x 60 x 5, 0 0 x 80 x 3/ Г	21 21 21 21 00фили ста 5/ ГОСТ 30 0 0 0 ОСТ 3024:	16 16 16 16 17ьные гну 2245-2003 0 0 5-2003 Ста 74	100 99 99 итые замкну Сталь: С345 97 97 иль: С345 100 100	0 0 0 тые сварн 0	21 21 21 ные прям 0 0	3,66 3,66 3,66 оугольные , 3,95 3,95	цля строитель	ьных констр	рукций (ГОС	T 30245-200	3)
5 5 Сечение: 6 6	26 50 50 6.6.6.6 Про 25 25 25 27 27 27 27	2 1 2 филь "Молод« 1 2	12 12 12 12 12 13 - Подобран 13 - Подобран 14 - Подобран 14 - Подобран	0 0 0 0 7 Профиль: 140 но: 6.6.6.6 Проф 0	100 99 99 к 60 х 7/ ГОСТ иль "Молодеч 97 97 иль "Молодеч 100 100 иль "Молодеч	100 99 99 30245-200 яно" 100 х 0 0 яно" 120 х 0 0	100 99 99 3 Сталь: С 60 x 5,5 Пр 0 0 80 x 3 Про 0	0 0 0 345/ Сорт рофиль: 10 0 0 филь: 120 0 0	0 0 0 0 о амент: Пр 00 x 60 x 5, 0 0 x 80 x 3/ Г	21 21 21 21 21 25/ ГОСТ 30 0 0 ОСТ 3024: 100 100 ГОСТ 3024:	16 16 16 16 17ьные гну 2245-2003 0 0 5-2003 Ста 74	100 99 99 Итые замкну Сталь: СЗ45 97 97 иль: СЗ45 100 100	0 0 0 0 0 0 0 0 0	21 21 21 31 ные прям 0 0 100	3,66 3,66 3,66 оугольные, 3,95 3,95 3,78 3,78	цля строитель	ьных констр	рукций (ГОС	T 30245-200	13)
5 5 Сечение: 6 6	26 50 50 6.6.6.6 Про 25 25 25 27 27 27	2 1 2 филь "Молод« 1 2	12 12 12 12 12 13 - Подобран 13 - Подобран 14 - Подобран 14	0 0 0 0 7 Профиль: 140 но: 6.6.6.6 Проф 0 0 но: 6.6.6.6 Проф	100 99 99 « 60 х 7/ ГОСТ иль "Молодеч 97 97 иль "Молодеч 100 100	100 99 99 30245-200 HO" 100 x 0 0 0 HO" 120 x 0	100 99 99 3 Сталь: С 60 x 5,5 Пр 0 0 80 x 3 Про 0	0 0 0 345/ Сорт оофиль: 10 0 0 0 0 0	0 0 0 0 о амент: Пр 00 x 60 x 5, 0 0 x 80 x 3/ Г	21 21 21 21 00фили ста 5/ ГОСТ 30 0 0 0 ОСТ 3024:	16 16 16 16 17ьные гну 2245-2003 0 0 5-2003 Ста 74	100 99 99 итые замкну Сталь: С345 97 97 иль: С345 100 100	0 0 0 тые сварн 0 0	21 21 21 ные прям 0 0	3,66 3,66 3,66 оугольные , 3,95 3,95	цля строитель	ьных констр	рукций (ГОС	T 30245-200	13)

» [5]

6	29	1	16	0	98	98	98	0	0	20	7	98	0	20	3,9				
6	29	2	16	0	98	98	98	0	0	20	7	98	0	20	3,9				
6	44	1	16	0	98	98	98	0	0	20	7	98	0	20	3,9				
6	44	2	16	0	98	98	98	0	0	20	7	98	0	20	3,9				
6	45	1	15	0	96	0	0	0	0	0	0	96	0	0	3,78				
6	45	2	15	0	96	0	0	0	0	0	0	96	0	0	3,78				
6	46	1	14	0	100	0	0	0	0	100	74	100	0	100	3,78				
6	46	2	14	0	100	0	0	0	0	100	74	100	0	100	3,78				
6	49	1	13	0	97	0	0	0	0	0	0	97	0	0	3,95				
6	49	2	13	0	97	0	0	0	0	0	0	97	0	0	3,95				
7 - Сечение: 7	.7.7.7 Пр	офиль "Молод	цечно" 120 x 60 x	7 Профиль: 12	0 x 60 x 7/ FOCT	30245-20	03 Сталь: С	345/ Сорта	эмент: Пр	офили ста	льные гну	тые замкну	тые свар	ные прям	оугольные для	строительн	ых конструн	кций (ГОСТ	30245-2003)
7	30		17 - Подобра	но: 7.7.7.7 Про	филь "Молоде	чно" 50 х	25 х 3 Прос	филь: 50 x 2	5 x 3/ ГО	CT 30245-2	003 Сталь	: C345							
7	30	1	17	0	98	0	0	0	0	0	0	98	0	0	3,9				
7	30	2	17	0	98	0	0	0	0	0	0	98	0	0	3,9				
7	39		18 - Подобра	но: 7.7.7.7 Про	филь "Молоде	чно" 50 х	25 х 2 Прос	филь: 50 x 2	5 x 2/ ГО	CT 30245-2	003 Сталь	: C345							
7	39	1	18	0	57	57	57	0	0	69	28	57	0	69	4,01				
7	39	2	18	0	58	58	58	0	0	69	28	58	0	69	4,01				
7	40	1	18	0	20	20	20	0	0	69	28	20	0	69	4,01				
7	40	2	18	0	20	20	20	0	0	69	28	20	0	69	4,01				
7	41	1	18	0	20	20	20	0	0	69	28	20	0	69	4,01				
7	41	2	18	0	20	20	20	0	0	69	28	20	0	69	4,01				
7	42	1	18	0	58	58	58	0	0	69	28	58	0	69	4,01				
7	42	2	18	0	57	57	57	0	0	69	28	57	0	69	4,01				
7	43	1	17	0	98	0	0	0	0	0	0	98	0	0	3,9				
7	43	2	17	0	98	0	0	0	0	0	0	98	0	0	3,9				

Приложение Б

Дополнительные сведения к разделу «Организация строительства»

Таблица Б.1 – «Ведомость объемов работ

Поз.	Вид работ	Ед.изм	Кол-	Примечание
1	2	3	во 4	5
1			-	
1	«Срезка растительного слоя бульдозером	1000 m ²	8,2	10000 10000 100000
2	Планировка площадки бульдозером	1000 _{M²}	8,2	$F_{\text{ср.сл.}} = 100 \cdot 82 = 8200 \text{ м}^2$ $F_{\text{пл.пл.}} = F_{\text{ср.сл.}} = 8200 \text{ м}^2$
3	Разработка котлована экскаватором » [7]	1000 M ³		Супесь, $\alpha = 56^\circ$; $1: m = 0,67$; $H_{\text{котл}} = -0,200 - (-2,350) = 2,150 \text{ м}$ $A_H = 61,97 + 2,105 + 1,705 = 65,78 \text{ м}$ $B_H = 79,8 + 1,8 + 1,65 = 53,25 \text{ м}$ $A_B = A_H + 2 \cdot m \cdot H = 65,78 + 2 \cdot 0,67 \cdot 2,15 = 68,661 \text{ м}$ $B_B = B_H + 2 \cdot m \cdot H = 53,25 + 2 \cdot 0,67 \cdot 2,15 = 56,131 \text{ м}$ $F_H = A_H \cdot B_H = 65,78 \cdot 53,25 = 3502,785 \text{ m}^2$ $F_B = A_B \cdot B_B = 68,661 \cdot 56,131 = 3854,01 \text{ m}^2$ $V_{\text{котл}} = \frac{1}{3} \cdot H_{\text{котл}} \cdot \left(F_B + F_H + \sqrt{F_B \cdot F_H}\right) = \frac{1}{3} \cdot 2,15 \cdot \left(3854,01 + 3502,785 + \sqrt{3854,01 \cdot 3502,785}\right) = 7905,55 \text{ m}^3$

«По	Вид работ	Ед.изм	Кол-	Примечание» [7]
3.			ВО	
				()
				-2.550 -2.550
	навымет		7,448	$V_{\text{3ac}}^{\text{06p}} = (V_{\text{котл}} - V_{\text{констр}})k_p = (7905,55 - (420,32 + 266,75 + 124,877)) \cdot 1,05 = 7448,28 \text{m}^3$
	-с погрузкой		0,853	$V_{\text{изб}} = V_{\text{котл}} \cdot k_p - V_{\text{3ac}}^{\text{o6p}} = 7905,55 \cdot 1,05 - 7448,28 = 852,545 \text{ m}^3$
4	«Ручная зачистка дна котлована	100 м ³	3,953	$V_{\text{р.з.}} = 0.05 \cdot V_{\text{котл}} = 0.05 \cdot 7905,55 = 395,28 \text{м}^3$

«По	Вид работ	Ед.изм	Кол-	Примечание
5	Уплотнение грунта вибротрамбов кой	100 м ²	35,03	$F_{\text{упл}} = F_{\text{H}} = 3502,785 \text{ m}^2$
6	Обратная засыпка бульдозером	1000 м ³ » [7]	7,448	$V_{\rm 3ac}^{\rm o6p} = 7448,28 \text{ m}^3$
		«II»	. Основа	ния и фундаменты
7	Устройство бетонного основания под фундамент	100 m ³	1,25	$V_{\text{бет.осн.}} = F_{\text{бет.осн.}} \cdot \delta = (3,62 \cdot 2,12 \cdot 13 + 3,62 \cdot 3,02 \cdot 2 + 3,62 \cdot 3,02 \cdot 6 + 3,62 \cdot 3,22 + 1,82 \cdot 1,82 \cdot 6 + 2,72 \cdot 2,12 \cdot 2 + 2,22 \cdot 2,22 + 2,42 \cdot 2,12 \cdot 32 + 2,12 \cdot 3,02 \cdot 8 + 3,02 \cdot 3,02 + 2,72 \cdot 2,42 + 3,62 \cdot 2,42 + 2,12 \cdot 3,32 \cdot 2 + 2,72 \cdot 2,12 \cdot 11 + 3,9 \cdot 8,79 + 5,15 \cdot 7,145 + 3,13 \cdot 2,23) \cdot 0,1 = 124,877 \text{ m}^3$
8	Устройство монолитных фундаментов	100 м ³ » [7]	4,2	V по спецификации: Столбчатый фундамент монолитный: Фм1 = 5,7 · 13 = 74,1 м³ Фм1.1 = 9,2 · 2 = 18,4 м³ Фм1.2 = 9,1 м³ Фм1.3 = 9,2 м³ Фм1.4 = 9,2 м³ Фм1.5 = 9,8 м³ Фм2 = 2 · 6 = 12 м³ Фм2.1 = 4 · 2 = 8 м³ Фм3.2 = 3,5 м³ Фм3.1 = 4,7 · 6 = 28,2 м³ Фм3.2 = 4,7 · 2 = 9,4 м³ Фм3.3 = 7,4 м³ Фм3.4 = 4,3 м³ Фм3.5 = 7,9 м³ Фм3.6 = 5,4 · 2 = 10,8 м³ Фм3.7 = 4 · 11 = 44 м³ Ленточный фундамент монолитный: Лм1 = 13,09 м³ Лм2 = 13,12 м³ Лм3 = 4,41 м³ Vфунд = 420,32 м³

«По	Вид работ	Ед.из	Кол-	Примечание
3.		М.	ВО	
9	Устройство монолитного фундаментного ригеля	100 _M ³	2,668	По спецификации $V_{\text{фунд.риг.}} = 10,67 \cdot 25 = 266,75 \text{ м}^3$
10	Гидроизоляция фундаментов	100 м ² »		Гидроизоляция фундамента битумом в два слоя $\delta = 0{,}002$
	-горизонталь- ная	[7]	5,477	Φ м1 = 2,1 · 3,6 · 13 = 196,56 м² Φ м1.1 = 3,6 · 3 · 2 = 21,6 м² Φ м1.2 = 3,6 · 3 · 2 = 21,6 м² Φ м1.3 = 3,6 · 3 · 2 = 21,6 м² Φ м1.4 = 3,6 · 3 · 2 = 21,6 м² Φ м1.5 = 3,6 · 3,2 · 2 = 23,04 м² Φ м2 = 1,8 · 1,8 · 6 · 2 = 38,88 м² Φ м2.1 = 2,7 · 2,1 · 2 = 11,34 м² Φ м3.2 = 2,2 · 2,2 · 2 = 9,68 м² Φ м3.1 = 3 · 2,1 · 6 · 2 = 75,6 м² Φ м3.2 = 3 · 2,1 · 2 · 2 = 25,2 м² Φ м3.3 = 3 · 3 · 2 = 18 м² Φ м3.4 = 2,4 · 2,7 · 2 = 12,96 м² Φ м3.5 = 2,4 · 3,6 · 2 = 17,28 м² Φ м3.7 = 2,7 · 2,1 · 11 · 2 = 124,74 м² Π м1 = ((3,88 · 8,77) - (1,88 · 6,77)) · 2 = 42,6 м² Π м2 = ((5,13 · 7,125) - (5,64 · 3,13)) · 2 = 37,8 м² Π м3 = ((2,21 · 3,11) - (1,85 · 2,75)) · 2 = 3,57 м² Σ F ^{гор} , Γ гор, Γ го
	-вертикальная		9,69	$\Sigma F_{\text{гидр, фунд,}}^{\text{гор, 7}} = 547,765 \text{ м}^2 - 1 \text{ слой}$ $\Phi_{\text{M}} 1 = [(0.5 \cdot 2.1 + 1.05 \cdot 0.9) \cdot 2 + (0.5 \cdot 3.6 + 0.5)]$
	_			$ \begin{array}{l} \cdot \ 2,4 + 0,55 \cdot 0,9) \cdot 2 \] \cdot 13 \cdot 2 = 285,48 \text{ m}^2 \\ \Phi \text{M1.1} = \left[(1 \cdot 3 + 0,55 \cdot 0,9 + 0,55 \cdot 0,7) \cdot 2 + (0,6 \cdot 3,6 + 0,4 \cdot 1,545 + 0,55 \cdot 0,9) \cdot 2 \right] \cdot 2 \cdot 2 = \\ 57,224 \text{ m}^2 \\ \Phi \text{M1.2} = \left[(1 \cdot 3 + 0,55 \cdot 0,9) \cdot 2 + (0,6 \cdot 3,6 + 0,95 \cdot 1,545) \cdot 2 \right] \cdot 2 = 28.491 \text{ m}^2 \\ \Phi \text{M1.3} = \left[(1 \cdot 3 + 0,55 \cdot 0,9) \cdot 2 + (0,6 \cdot 3,6 + 0,95 \cdot 1,545) \cdot 2 \right] \cdot 2 = 28.491 \text{ m}^2 \\ \Phi \text{M1.4} = \left[(1 \cdot 3 + 0,55 \cdot 0,9 + 0,55 \cdot 0,7) \cdot 2 + (0,6 \cdot 3,6 + 0,4 \cdot 1,545 + 0,55 \cdot 0,9) \cdot 2 \right] \cdot 2 = 28,612 \\ \text{M}^2 \end{array} $

Поз.	Вид работ	Ед.из	Кол-	Примечание
		М.	ВО	
				$\Phi_{M}1.5 = [(1 \cdot 3,2 + 0,55 \cdot 0,9 + 0,55 \cdot 0,7) \cdot 2 + (0,6 \cdot 3,6 + 0,4 \cdot 1,545 + 0,55 \cdot 0,9) \cdot 2] \cdot 2 = 21,892 \text{ m}^2$
				$\Phi_{M}1.6 = [(1 \cdot 3 + 0.55 \cdot 0.9 + 0.55 \cdot 0.7) \cdot 2 + (0.6 \cdot 3.6 + 0.4 \cdot 1.545 + 0.55 \cdot 0.9) \cdot 2] \cdot 2 = 28.612$
				$ \begin{array}{c} M^2 \\ \Phi_{M2} = [(0.5 \cdot 1.8 + 1.05 \cdot 0.6) \cdot 4] \cdot 6 \cdot 2 = 73.44 \\ M^2 \end{array} $
				$\Phi_{M}2.1 = [(0,6 \cdot 2,7 + 0,95 \cdot 0,9) \cdot 2 + (0,6 \cdot 2,1 + 0,95 \cdot 0,8) \cdot 2] \cdot 2 \cdot 2 = 35,96 \text{ m}^{2}$
				$\Phi_{M}2.2 = [(0,6 \cdot 2,2 + 0,95 \cdot 0,8) \cdot 4] \cdot 2 = 16,64$ M^{2}
				$\Phi_{M3} = [(0,6 \cdot 2,4 + 0,95 \cdot 0,9) \cdot 2 + (0,6 \cdot 2,1 + 0,95 \cdot 0,8) \cdot 2] \cdot 32 \cdot 2 = 552,32 \text{ m}^2$
				$\Phi_{M3.1} = [(0.6 \cdot 2.7 + 0.95 \cdot 1.4) \cdot 2 + (0.6 \cdot 2.1 + 0.95 \cdot 0.8) \cdot 2] \cdot 6 \cdot 2 = 119.28 \text{ m}^2$
				$\Phi_{M3.2} = [(0.6 \cdot 2.7 + 0.95 \cdot 1.4) \cdot 2 + (0.6 \cdot 2.1 + 0.95 \cdot 0.8) \cdot 2] \cdot 2 \cdot 2 = 39.76 \text{ m}^2$
				$\Phi_{M3.3} = [(0.6 \cdot 2.7 + 0.95 \cdot 1.45) \cdot 4] \cdot 2 = 23.98$ M^2
				$\Phi_{M}3.4 = [(0.6 \cdot 2.4 + 0.95 \cdot 0.9) \cdot 2 + (0.6 \cdot 2.7 + 0.95 \cdot 1.4) \cdot 2] \cdot 2 \cdot 2 = 41.96 \text{ m}^2$
				$\Phi_{M3.5} = [(0.8 \cdot 2.4 \cdot 2) + (0.8 \cdot 3.6 \cdot 2) + (0.75 \cdot 0.9 \cdot 4) + (0.75 \cdot 0.69 \cdot 4)] \cdot 2 = 28.74 \text{ m}^2$
				$\Phi_{\text{M}}3.6 = [((0,6 \cdot (2,1+3,3)) \cdot 2 + (0,95 \cdot 0,7 \cdot 4) + (0,95 \cdot 0,9 \cdot 4)] \cdot 2 \cdot 2 = 50,24 \text{ m}^2$
				$\Phi_{M3.7} = [(0.6 \cdot 2.1 + 0.95 \cdot 0.7) \cdot 2 + (0.6 \cdot 2.7 + 0.95 \cdot 0.9) \cdot 2] \cdot 11 \cdot 2 = 193.6 \text{ m}^2$
				$\Pi_{M1} = [(0,3+1,4) \cdot 3,88 \cdot 2 + (0,3+1,4) \cdot 8,77 \cdot 2]$
				$116,7 \text{ m}^2$ $J\text{M}3 = [1,7 \cdot ((2,21 \cdot 2 + 3,11 \cdot 2) + (1,85 \cdot 2 +$
				$[2,75 \cdot 2)$] · 2 = 67,456 м ² $\sum F_{\text{гидр,фунд,}}^{\text{верт,}} = 1938,818 \text{ м}^2 - 2 \text{ слоя}$
				$\sum F_{\text{гидр, фунд,}}^{\text{верт,}} = 969,41 \text{ м}^2 - 1 \text{ слой}$
11	Гидроизоляция фундаментного ригеля	100 _M ²		Гидроизоляция битумом в два слоя $\delta = 0,002$

Поз.	Вид работ	Ед.из	Кол-	Примечание
	1	М.	ВО	-
	-	100	0,242	$F_{\text{гидр,риг,}}^{\text{гор.}} = [0.2 \cdot (63.25 + 40.4 + 17.54)] \cdot 2 =$
	горизонтальная	m ²		$48,48 \text{ м}^2 - 2 \text{ слоя}$
				$F_{\text{гидр,риг,}}^{\text{гор.}} = 24,24 \text{ м}^2 - 1 \text{ слой}$
	-вертикальная		0,848	$F_{\text{гидр,риг,}}^{\text{верт.}} = [0.7 \cdot (63.25 + 40.4 + 17.54)] \cdot 2 =$
				169,666м ² – 2 слоя
				$F_{\text{гидр,риг.}}^{\text{верт.}} = 84,83 \text{ м}^2 - 1 \text{ слой}$
	-		«III. Ha	адземная часть
12	Устройство	100	1,765	Первый этаж
	железобетонны	\mathbf{M}^3		Сечением 0,4 × 0,4 и высотой 5,4 м:
	х монолитных			$V_1 = 0.4 \cdot 0.4 \cdot 5.4 = 0.864 \mathrm{m}^3 \cdot 85 = 92.45 \mathrm{m}^3$
	колонн			Сечением 0,4 × 0,4 и высотой 9,1 м:
				$V_2 = 0.4 \cdot 0.4 \cdot 9.1 = 1.456 \mathrm{m}^3 \cdot 22 = 32.03 \mathrm{m}^3$
				Второй этаж
				Сечением 0.4×0.4 и высотой 4.2 м:
				$V_3 = 0.4 \cdot 0.4 \cdot 4.2 = 0.672 \mathrm{m}^3 \cdot 69 = 46.37 \mathrm{m}^3$
				Сечением 0,4 × 0,4 и высотой 3,5 м:
				$V_4 = 0.4 \cdot 0.4 \cdot 3.5 = 0.56 \mathrm{m}^3 \cdot 10 = 5.6 \mathrm{m}^3$ $\sum V_{\mathrm{m}}^{\mathrm{MOH}} = 176.45 \mathrm{m}^3$
13	Установка	100	0,44	- ^
13			0,44	Профиль гнутый замкнутый стальной 180×180×10 C245: 7,23 т (44 шт.)
	металлических колонн в	ШТ		160^160^10 C243. 7,23 1 (44 mil.)
	стаканы			
	фундаментов			
14	Устройство	м ³	2330,	$\delta = 500 \mathrm{mm}$
	песчаной		96	1 секция: $66.2 \cdot 41.7 \cdot 0.5 = 1380.27 \text{ м}^3$
	подушки под			2 секция: $70,52 \cdot 20,7 \cdot 0,5 = 707,668 \text{ м}^3$
	монолитную			3 секция: $8,85 \cdot 54,92 \cdot 0,5 = 243,021 \text{ м}^3$
	железобетон-			$\sum V_{\text{пес.под.}} = 2330,96 \text{ м}^3$
	ную плиту по			
4 =	грунту» [7]	100	44.5	1 2000 51 2
15	Устройство	100	44,7	1 секция: $66.2 \cdot 41.7 = 2760.54 \text{ m}^2$
	пленочной	M^2		2 секция: $18.07 \cdot 13.91 + 16 \cdot 57 + 4.13 \cdot 5.03 +$
	гидроизоляции			$2,57 \cdot 4,6 + 4,04 \cdot 6,82 = 1223,5 \text{ м}^2$ 3 секция: $8,85 \cdot 54,92 = 486,042 \text{ m}^2$
	для ж/б плиты			$\sum F_{\text{гидр}} = 4470 \text{ м}^2$
16	Теплоизоляция	100	44,7	$\delta = 150$ мм
10	плитами для	$\frac{100}{\text{M}^2}$	'44 ,/	0 = 150 мм 1 секция: $66.2 \cdot 41.7 = 2760.54 \text{ м}^2$
	ж/б плиты	IVI		2 секция: 18,07 · 13,91 + 16 · 57 + 4,13 · 5,03 +
	AN O IIIIII DI			$2.57 \cdot 4.6 + 4.04 \cdot 6.82 = 1223.5 \mathrm{m}^2$
				3 секция: $8.85 \cdot 54.92 = 486.042 \text{ m}^2$
				$\sum \mathbf{F}_{\text{TEILJ}} = 4470 \text{ M}^2$

Поз.	Вид работ	Ед.из	Кол- во	Примечание
17	«Устройство железобетонно й плиты по грунту	100 M ³	8,94	$\delta = 200$ мм 1 секция: $66.2 \cdot 41.7 \cdot 0.2 = 552.108 \text{ м}^3$ 2 секция: $(18.07 \cdot 13.91 + 16 \cdot 57 + 4.13 \cdot 5.03 + 2.57 \cdot 4.6 + 4.04 \cdot 6.82) \cdot 0.2 = 244.7 \text{ м}^3$ 3 секция: $8.85 \cdot 54.92 \cdot 0.2 = 97.208 \text{ м}^3$ $\Sigma V_{\pi\pi} = 894 \text{ м}^3$
18	Монтаж металлических балок	Т	129,8 16	Сталь С245 2 секция: Б1 (Д25Б1), (11 шт) – 1,925 т Б2 (Д35Ш1), (26 шт) – 21,294 т Б3 (Д30Ш1), (30 шт) – 12 т Б4 (Д50Ш1), (4 шт) – 8,96 т Б5 (Д30Б1), (8 шт) – 1,352 т Б6 (Д20Б1), (1 шт) – 0,067 т Б7 (Д40Ш1), (1 шт) – 6,76 т РР1 (Д35Ш1), (18 шт) – 16,776 т РР2 (Д30Ш1), (9 шт) – 27,972 т РР3 (Д50Ш1), (7 шт) – 12,6 т 3 секция: Б1 (Д25Б1), (10 шт) – 1,75 т Б3 (Д30Ш1), (10 шт) – 4 т Б5 (Д30Б1), (18 шт) – 3,042 Б6 (Д20Б1), (2 шт) – 0,134 т РР1 (Д35Ш1), (12 шт) – 11,184 т Σ=129,816 т
19	Монтаж металлических ферм	Т	82,75	Фермы из электросварных прямошовных труб квадратного и прямоугольного сечения, сталь $C345$ $\Phi C1 (10 \text{ mt}) = 8,275 \cdot 10 = 82,75 \text{ T}$
20	Монтаж вертикальных связей и распорок» [7]	Т	27,54	1 секция: СВ1(гн.□120×7), (18 шт) – 2,07 т СВ2(гн.□80×7), (12 шт) – 1,35 т СВ3(гн.□100×7), (2 шт) – 7,66 т На отм. +4,200: РС1(гн.□120×7), (23 шт) – 2,645 т На нижнем поясе ферм: РС1(гн.□120×7), (38 шт) – 4,37 т РС2(гн.□80×7), (44 шт) – 4,95 т 2 секция: СВ1(гн.□120×7), (5 шт) – 0,575 т 3 секция: СВ1(гн.□120×7), (8 шт) – 0,92 т ∑=27,54 т

«По 3.	Вид работ	Ед.из	Кол- во	Примечание
21	Монтаж горизонтальны х связей по верхнему поясу ферм	Т	9	1 секция: СГ1(гн. □80×7), (80 шт) – 9 т
22	Монтаж балок по верхнему поясу ферм	Т	2,704	1 секция: Б5 (∑30Б1), (16 шт) – 2,704 т
23	Монтаж прогонов по верхнему поясу ферм	Т	31,5	1 секция: П1 ([27П), (198 шт) – 31,5 т
24	Монтаж наружных стеновых сэндвич панелей» [7]	100 M ²	26,19	1 секция: $H = +11,800 - (+0,200) = 11,6$ м $L = 108,6$ м 3 секция: $H = +9,100 - (+0,200) = 8,9$ м $L = 73$ м C секция 2: $1)$ $H = +9,100 - (+0,200) = 8,9$ м $L = 86,89$ м $2)$ $H = +10,600 - (+0,200) = 10,4$ м C си $2-7$: $L = 13,38$ м C си $2-7$: $L = 13,71$ м C $2-23$
25	Устройство внутренних монолитных железобетонны х стен	100 M ³	4,92	$\delta = 200$ мм: 1 секция: $H = +11,800 - (-3,300) = 15,1$ м $L = 108,4$ м 3 секция: $H = +9,100 - (-3,300) = 12,4$ м $L = 18$ м 2 секция: 1 лестница: $H = +9,900 - (-3,300) = 13,2$ м $L = 20,76$ м 2 лестница: $H = +8,100 - (-3,300) = 11,4$ м $L = 21,44$ м

«По 3.	Вид работ	Ед.из	Кол- во	Примечание» [7]
3.		141.	Во	$\delta = 160$ мм: 1 лифт: $V = 16,6$ м ³ 2 лифт: $V = 12$ м ³ $V_{\text{стен}}^{\text{внут}} = \delta \cdot (F_{\text{жб}} - F_{\text{дв}}^{\text{внут}} - F_{\text{вор}}^{\text{внут}}) + V_{\text{лифт}} = 3,5 \cdot 3,2 = 11,2$ м ² = 0,2 · (15,1 · 108,4 + 12,4 · 18 + 13,2 · 20,76 + 11,4 · 21,44 - 49,14 - 11.2) + 16,6 + 12 = 492,23 м ³
26	Устройство монолитной ж/б плиты перекрытия	100 M ³	3,81	$\delta = 200$ мм 1 секция: $13.6 + 6.7 + 6.9 + 13.6 = 40.8$ м³ 2 секция: $(18.1 \cdot 4.74 + 19.1 \cdot 6.04 + 10 \cdot 3.12 + 16 \cdot 52.67 + 0.026 \cdot 4.47 + 3.29 \cdot 4.38 + 8.13 \cdot 1.7 + 6.72 \cdot 2.69 + 4.41 \cdot 0.98 + 2.24 \cdot 3.4 + 2.18 \cdot 0.35 + 1.6 \cdot 0.67 + 5.39 \cdot 10.81 + 4.13 \cdot 4.74$) \cdot 0.2 = 242.644 м³ 3 секция: $8.85 \cdot 54.92 \cdot 0.2 = 97.208$ м³ $\Sigma V_{\Pi \Pi} = 380.65$ м³
27	Монтаж наружной металлической лестницы	Т	2,5	С245 [18п; L50X5; Гнз60X60X4; Гнз60X60X4; рифл. t=6 = 2,5 т
28	Устройство монолитных лестничных площадок и маршей	100 M ³	0,7	$V_{\rm ЛM1} = 24,1 \text{ м}^3$ $V_{\rm ЛM2} = 21,4 \text{ м}^3$ $V_{\rm трибуны} = 24,5 \text{ м}^3$ $\Sigma V_{\pi} = 70 \text{ м}^3$
29	Устройство металлических ограждений на трибунах	100 м	0,96	$L = 12 + 18 + 12 + 3,1 \cdot 3 + 18,27 \cdot 2 + 4,1 \cdot 2 = 96,04 \text{ M}$
30	Устройство перегородок из ГКЛ	100 _M ²	44,27	1 этаж: $L = 665 \text{ м}; H = 3,9 \text{ м}; F_{\text{пер 1}} = 665 \cdot 3,9 = 2593,5 \text{м}^2$ 2 этаж: $L = 522 \text{ м}; H = 4 \text{ м}; F_{\text{пер 2}} = 522 \cdot 4 = 2088 \text{м}^2$ $F_{\text{пер}} = F_{\text{пер 1}} + F_{\text{пер 2}} - F_{\text{дв}}^{\text{пер}} = 2593,5 + 2088 - 254,31 = 4427,19 \text{м}^2$ V. Кровля
31	Монтаж	100	44,81	Панели металлические трехслойные с
<i>J</i> 1	кровельных сэндвич- панелей	м ² » [7]	77,01	утеплением из минераловатных плит (МП ТСП-К): $F_{\text{кровля}} = 4481 \text{м}^2$

«По 3.	Вид работ	Ед.из	Кол- во	Примечание» [7]
3.	толщиной 150мм	IVI.	Во	
	1001111		V. 0	ркна и двери Окна и двери
32	Установка алюминиевых окон в	100 _M ²	0,934	Стеклопакет двухкамерный: 1 этаж: OK1 – OC18-9H, $F = 1.8 \cdot 0.9 = 1.62 \text{ m}^2$ (1 шт);
	окон в наружных стенах			OK2 – OC14-9H, F = 1,4 · 0,9 = 1,26 M^2 (1 IIIT); OK3 – OC13-9H, F = 1,3 · 0,9 = 1,17 M^2 (4 IIIT); OK4 – OC29-12H, F = 2,9 · 1,2 = 3,48 M^2 (2 IIIT); OK5 – OC20-24H, F = 2 · 2,4 = 4,8 M^2 (3 IIIT); OK6 – OC15-27H, F = 1,5 · 2,7 = 4,05 M^2 (1 IIIT); OK7 – OC14-21H, F = 1,4 · 2,1 = 2,94 M^2 (1 IIIT); OK8 – OC18-21H, F = 1,8 · 2,1 = 3,78 M^2 (1 IIIT); OK9 – OC27,5-8H, F = 2,75 · 0,8 = 2,2 M^2 (6 IIIT); OK9 – OC27,5-8H, F = 2,75 · 0,8 = 2,2 M^2 (6 IIIT); OK9 – OC27,5-8H, F = 2,75 · 0,8 = 2,2 M^2 (1 IIIT); OK10 – OC18-16H, F = 1,8 · 1,6 = 2,88 M^2 (1 IIIT) OK11 – OC24-16H, F = 1,8 · 1,6 = 2,88 M^2 (1 IIIT) OK12 – OC14-16H, F = 1,4 · 1,6 = 2,24 M^2 (5 IIIT) OK13 – OC15-18H, F = 1,5 · 1,8 = 2,7 M^2 (1 IIIT); OK14 – OC20-25H, F = 2 · 2,5 = 5 M^2 (2 IIIT); OK15 – OC10-19H, F = 1 · 1,9 = 1,9 M^2 (2 IIIT); OK16 – OC14-19H, F = 1,4 · 1,9 = 2,66 M^2 (1 IIIT)
				OK17 – OC18-19H, F = 1,8 · 1,9 = 3,42 M^2 (1 IIIT) $S_{\text{OK}}^2 = 2,88 + 3,84 + 2,24 \cdot 5 + 2,7 + 5 \cdot 2 + 1,9 \cdot 2 + 2,66 + 3,42 = 40,5 \text{M}^2$
				$S_{\text{OK}} = 52,89 + 40,5 = 93,39 \text{ m}^2$
33	Остекление наружных витражей	100 M ²	2,15	1 этаж: $B1 - F = 11,2 \cdot 1,1 = 12,32 \text{ m}^2 \text{ (1 шт)};$ $B2 - F = 5,6 \cdot 1,1 = 6,16 \text{ m}^2 \text{ (1 шт)};$ $6 - F = 11,18 \cdot 3,6 - (2,1 \cdot 1,5) \cdot 2 = 33,95 \text{ m}^2 \text{ (1 шт)};$ $5 - F = 19,82 \cdot 3,6 = 71,352 \text{ m}^2 \text{ (1 шт)}.$ $S_{\text{BHT}}^1 = 12,32 + 6,16 + 33,95 + 71,352 = 123,782 \text{ m}^2$ $2 \text{ этаж}:$ $B3 - F = 2,5 \cdot 2,1 = 5,25 \text{ m}^2 \text{ (4 шт)};$ $B4 - F = 1,1 \cdot 4,1 = 4,51 \text{ m}^2 \text{ (1 шт)};$ $B5 - F = 4,2 \cdot 2,5 = 10,5 \text{ m}^2 \text{ (3 шт)};$ $B6 - F = 5,43 \cdot 2,5 = 13,032 \text{ m}^2 \text{ (1 шт)};$ $B7 - F = 1,9 \cdot 2,45 = 4,655 \text{ m}^2 \text{ (1 шт)};$ $B8 - F = 10,25 \cdot 2,65 = 12,32 \text{ m}^2 \text{ (1 шт)};$ $B9 - F = 1,5 \cdot 2,7 = 4,05 \text{ m}^2 \text{ (1 шт)}.$

Поз.	Вид работ	Ед.из	Кол- во	Примечание
				$S_{\text{BUT}}^2 = 5,25 \cdot 4 + 4,51 + 10,5 \cdot 3 + 13,032 + 4,655 + 12,32 + 4,05 = 91,067 \text{ m}^2$ $S_{\text{BUT}} = 123,782 + 91,067 = 214,849 \text{ m}^2$
34	Установка автоматически х ворот в наружных стенах	M ²	11,2	автоматические подъемные серого цвета RAL 7042 $F_{\rm Bop}^{\rm Hap} = 3.5 \cdot 3.2 = 11.2 \ {\rm M}^2$
35	Установка автоматически х ворот во внутренних стенах	M ²	11,2	автоматические подъемные серого цвета RAL 7042 $F_{\rm Bop}^{\rm \tiny BHYT} = 3.5 \cdot 3.2 = 11.2 \; {\rm M}^2$
36	Установка дверей в наружных стенах	100 m ²	0,27	1 этаж: $1 - ДН 1 Pл 21 × 10 Г Пр, F = 2,1 \cdot 1 = 2,1 м^2$ (3 шт); $2 - ДН 1 Pп 21 × 10 Γ Пр, F = 2,1 \cdot 1 = 2,1 м^2$ (1 шт); $3 - ДН 2 21 × 16 O Пр, F = 2,1 \cdot 1,6 = 3,36 м^2$ (1 шт); $4 - ДН 2 21 × 15 O Πр, F = 2,1 \cdot 1,5 = 3,15 м^2$ (4 шт). $F_{дв}^{1 эт. нар} = 2,1 \cdot 3 + 2,1 + 3,36 + 3,15 \cdot 4 = 25,956 м^2$ $2 этаж$: $2 - ДН 1 Pп 21 × 10 Γ Пр, F = 2,1 \cdot 1 = 2,1 м^2$ (1 шт). $F_{дв}^{нар} = 25,956 + 2,1 = 27,056 м^2$
37	«Установка дверей во внутренних стенах	100 M ² » [7]	0,49	1 этаж: 7 – ДВ 1 Рп 21×10 Г ПрБ, $F = 2,1 \cdot 1 = 2,1 \text{ м}^2$ (3 шт); 10 – ДВ 2 21×15 Г Пр, $F = 2,1 \cdot 1,5 = 3,15 \text{ м}^2$ (4 шт); 8 – ДВ 1 Рп 21×9 Г ПрЮ, $F = 2,1 \cdot 0,9 = 1,89 \text{ м}^2$ (1 шт); 12 – ДВ 2 Рл 21×13 О ПрБ, $F = 2,1 \cdot 1,3 = 2,73 \text{ м}^2$ (1 шт). $F_{\text{дВ}}^{1 \text{ эт.внут}} = 2,1 \cdot 3 + 3,15 \cdot 4 + 1,89 + 2,73 = 23,52 \text{ м}^2$ 2 этаж: 7 – ДВ 1 Рп 21×10 Г ПрБ, $F = 2,1 \cdot 1 = 2,1 \text{ м}^2$ (4 шт);

«По	Вид работ	Ед.из	Кол-	Примечание			
3.		М.	ВО				
				12 - ДВ 2 Рл 21 × 13 О ПрБ, F = 2,1 · 1,3 = 2,73			
				M^2 (4 IIIT);			
				$10 - \text{ДВ } 2\ 21 \times 15\ \Gamma\ \Pi p, F = 2,1 \cdot 1,5 = 3,15\ \text{м}^2\ (2)$ шт).			
				$F_{\text{дB}}^{2 \text{ эт.внут}} = 2,1 \cdot 4 + 3,15 \cdot 2 + 2,73 \cdot 4 =$			
				25,62 m ²			
20	**	100	2.74	$F_{\text{AB}}^{\text{BHYT}} = 23,52 + 25,62 = 49,14 \text{ m}^2$			
38	Установка	100	2,54	1 этаж:			
	дверей в	\mathbf{M}^2		7 – ДВ 1 Рп 21×10 Г ПрБ, $F = 2,1 \cdot 1 = 2,1 \text{ м}^2$ (9			
	перегородках			ШТ); $8 - \text{ДВ 1 Pп 21} \times 9 \Gamma \text{ ПрЮ, F} = 2.1 \cdot 0.9 = 1.89 \text{ м}^2$			
				(4 шт);			
				$9 - \text{ДС 1 Рл 21} \times 8 \Gamma \text{ ПрБ, F} = 2.1 \cdot 0.8 = 1.68 \text{ м}^2$			
				(37 шт);			
				$11 - ДВ 1 Рп 21 × 8 Г ПрБ, F = 2,1 \cdot 0,8 = 1,68$			
				M^2 (12 IIIT);			
				$12 - ДВ 2 Рл 21 × 13 О ПрБ, F = 2,1 \cdot 1,3 = 2,73$			
				M^2 (4 IIIT);			
				$13 - ДС 1 Рл 21 \times 10 Г ПрБ, F = 2,1 \cdot 1 = 2,1 м^2$			
				(4 IIIT).			
				$F_{\text{дB}}^{1 \text{ эт.пер}} = 2,1 \cdot 9 + 1,89 \cdot 4 + 1,68 \cdot 37 + 1,68 \cdot$			
				$12 + 2,73 \cdot 4 + 2,1 \cdot 4 = 128,1 \mathrm{M}^2$			
				2 этаж:			
				7 – ДВ 1 Рп 21×10 Г ПрБ, $F = 2,1 \cdot 1 = 2,1 \text{ м}^2$ (6			
				шт);			
				$8 - \text{ДВ 1 Pn 21} \times 9 \Gamma \text{ ПрЮ, F} = 2.1 \cdot 0.9 = 1.89 \text{ M}^2$			
				(2 шт); 9 — ДС 1 Рл 21×8 Г ПрБ, F = 2,1 · 0,8 = 1,68 м ²			
				(16 шт);			
				$11 - ДВ 1 Рп 21 × 8 Г ПрБ, F = 2,1 \cdot 0,8 = 1,68$			
				M^2 (31 iii);			
				12 - ДВ 2 Рл 21 × 13 О ПрБ, F = 2,1 · 1,3 = 2,73			
				м ² (9 шт);			
				$13 - ДС 1 Рл 21 \times 10 Г ПрБ, F = 2,1 \cdot 1 = 2,1 м^2$			
				(3 шт).			
				$F_{\text{дB}}^{2 \text{ эт.пер}} = 2,1 \cdot 6 + 1,89 \cdot 2 + 1,68 \cdot 16 + 1,68 \cdot$			
				$31 + 2,73 \cdot 9 + 2,1 \cdot 3 = 126,21 \text{ m}^2$			
				$F_{\text{дB}}^{\text{пер}} = 128,1 + 126,21 = 254,31 \text{ m}^2 \text{»} [7]$			
	VI. Устройство полов						

«По	Вид работ	Ед.из	Кол-	Примечание
3.		М.	ВО	
39	Утепление пола	100 m ²	61,18	1 этаж: Утеплитель Технофлор проф; $\delta = 50$ мм
				Электрощитовая, помещения водоподготовки,
				водомерный узел, ИТП, мусорокамера, загрузочная, административные, служебные,
				подсобные помещения, инвентарные для
				спортзала, гардеробные, кабинет врача,
				санузлы, душевые, помещения, уборочного
				инвентаря, коридоры, вестибюль, гардероб, ЛК-1, ЛК-2
				$F_{\text{пол.утеп.}}^1 = 33.9 + 233.33 + 599.52 + 243.60 + 1200.1 = 2400.45 \text{ m}^2$
				1388,1 = 2498,45 м ² Ледовое поле: экструдированный
				пенополистирол $\delta = 100$ мм в 2 слоя
				$F = 1809,7 \text{ m}^2$
				$F_{\text{пол.утеп.}} = 2498,45 + 1809,7 + 1809,7 = 6117,87$ M^2
40	Укладка	100	3,19	$ ho = 100 \text{гр/m}^2$
	геотекстиля	\mathbf{M}^2		1 Этаж:
				Электрощитовая, помещения водоподготовки,
				водомерный узел, ИТП, мусорокамера, загрузочная, венткамеры
				$F_{\text{retekct.}}^1 = 33.9 + 233.33 + 51.64 = 318.87 \text{ m}^2$
41	Звукоизоляция пола	100 m ²	18,62	1 этаж: Звукоизоляция Технофлор Стандарт δ = 50мм
				Венткамеры $F_{3 \text{вукоиз.}}^1 = 51,64 \text{ м}^2$
				2 этаж: Звукоизоляция Техноэласт Акустик δ =
				1,5мм Административные, служебные, подсобные
				помещения, инвентарные для спортзала,
				гардеробные, санузлы, душевые, помещения,
				уборочного инвентаря, коридоры, вестибюль,
				ЛК-1, ЛК-2, спортивные залы $F_{\rm 3BVKOu3.}^2 = 540,46 + 171,92 + 695,47 +$
				$F_{3\text{ByKOu3.}} = 340,40 + 171,92 + 693,47 + 402.39 = 1810,24 \text{m}^2$
				$F_{3\text{ByKOH3}} = 51,64 + 1810,24 = 1861,88 \text{ m}^2 \text{ m}$ [7]
42	Устройство	100	43,8	1 этаж:
	бетонной	\mathbf{M}^2		1. Армированная бетонная стяжка В15
	стяжки			(d4B500, 100×100) с обеспыливающей
				пропиткой ТН-ПОЛ Тайкор Лайт: $\delta = 100$ мм:
				Электрощитовая: $F = 33,99 \text{ m}^2$.

«По	Вид работ	Ед.из	Кол-	Примечание» [7]
3.		М.	ВО	
3. 42	Устройство бетонной стяжки	M. 100 M ²	BO 43,8	$\delta = 50$ мм: Венткамеры: $F = 51,64 \text{ м}^2$. 2. Стяжка бетонная (B15) армир. Сеткой (d4B500, 100×100): по уклону $\delta = 50-85$ мм: Помещения водоподготовки, водомерный узел, ИТП, мусорокамера, загрузочная: $F = 233,33 \text{ м}^2$. $\delta = 85$ мм: административные, служебные, подсобные помещения, инвентарные для спортзала, гардеробные, кабинет врача, санузлы, душевые, помещения, уборочного инвентаря, коридоры, вестибюль, ЛК-1, ЛК-2 : $F = 599,52 + 243,6 + 1388,10 = 2231,22 \text{ м}^2$. $F_{\text{Стяж}}^1 = 33,99 + 51,64 + 233,33 + 2231,22 = 2550,18 \text{ м}^2$ 2 этаж: 1. Стяжка бетонная (B15) армир. Сеткой (d4B500, 100×100): $\delta = 85$ мм: Административные, служебные, подсобные помещения, инвентарные для спортзала, гардеробные, санузлы, душевые, помещения, уборочного инвентаря, коридоры, вестибюль, спортивные залы ЛК-1, ЛК-2 $F = 560,46 +$
				$171,92 + 695,47 + 402,39 = 1830,24 \text{ м}^2$ $F_{\text{стяж}}^2 = 1830,24 \text{ м}^2$
				$F_{\text{стяж}} = 2550,18 + 1830,24 = 4380,42 \text{ m}^2$
43	Устройство выравнивающи х стяжек	100 M ²	33,24	1 этаж: 1. Выравнивающая стяжка: $\delta = 45$ мм: Лестничные площадки ЛК1, ЛК-2: $F = 28,27$ м². $\delta = 15$ мм: Лестничные марши ЛК1, ЛК-2: $F = 25,73$ м². 2. Выравнивающий слой «976 Europlan»: $\delta = 10$ мм: административные, служебные, подсобные помещения, инвентарные для спортзала, гардеробные, кабинет врача, коридоры, вестибюль, ЛК-1, ЛК-2, Лестничные марши ЛК1, ЛК-2 $F = 599,52 + 1388,1 + 25,73 = 2013,35$ м².

«По	Вид работ	Ед.из	Кол-	Примечание
3.		M.	ВО	
43	Устройство выравниваю- щих стяжек	100 _{M²}	33,24	2 этаж: Выравнивающий слой «976 Europlan»: δ = 10мм:
	IIIII OIMMON			Административные, служебные, подсобные
				помещения, инвентарные для спортзала,
				гардеробные, коридоры, вестибюль, ЛК-1, ЛК-
				2,
				$F = 560,46 + 695,47 = 1255,93 \text{ m}^2.$
44	Устройство	100	18,1	$\sum F = 3323,48 \text{ м}^2$ Выравнивающая цем. Стяжка M200 с трубами
44	выравнивающе	M^2	10,1	системы обогрева:
	й стяжки с	IVI		$\delta = 80 \text{ mm}$:
	системой			Ледовое поле $F = 1809,7 \text{ м}^2$
	отопления			,
45	Устройство	100	1,03	2 слоя ЦСП δ = 20 мм:
	сборной сухой	\mathbf{M}^2		Венткамеры: $F = 51,64 \cdot 2 = 103,28 \text{ м}^2$.
	стяжки			
46	Укладка	100	7	1 этаж:
	листовой	M^2		Техноэласт Барьер лайт $\delta = 1,5$ мм + Праймер
	гидроизоляции			ТехноНиколь 04:
	полов			Помещения водоподготовки, водомерный узел, ИТП, мусорокамера, загрузочная, венткамеры,
				санузлы, душевые, помещения, уборочного
				инвентаря,: F = 233,33 + 51,64 + 243,60 =
				528,57 m ² .
				2 этаж:
				Санузлы, душевые, помещения, уборочного
				инвентаря,
				$F = 171,92 \text{ m}^2.$
47	**	100	C 10	$\sum F = 528,27 + 171,92 = 700,19 \text{ m}^2$
47	Укладка	100	6,49	На клеящем растворе $\delta = 15$ мм
	керамической	M ²		1 этаж:
	плитки			Помещения водоподготовки, водомерный узел, ИТП, мусорокамера, загрузочная, санузлы,
				душевые, помещения, уборочного инвентаря:
				$F = 233,33 + 243,60 = 476,93 \text{ m}^2$.
				2 этаж:
				Санузлы, душевые, помещения, уборочного
				инвентаря: $F = 171,92 \text{ м}^2$.
				$\sum F = 476,93 + 171,92 = 648,85 \text{ m}^2 [7]$

Поз.	Вид работ	Ед.из	Кол-	Примечание
		М.	во	_
48	Укладка линолеума	100 M ²	11,6	Мармолеум Forbo Graphic 5314 scenario на клею Forbo-Erfurt 418 Lino Tack $\delta = 5$ мм 1 этаж: Административные, служебные, подсобные помещения, инвентарные для спортзала, гардеробные, кабинет врача: $F = 599,52$ м². 2 этаж: Административные, служебные, подсобные помещения, инвентарные для спортзала, гардеробные врача: $F = 560,46$ м². $\Sigma F = 599,52 + 560,46 = 1159,98$ м²
49	Пароизоляция пола	100 M ²	74,37	Полиэтиленовая пленка $\delta=0.2$ мм 1 этаж: Административные, служебные, подсобные помещения, инвентарные для спортзала, гардеробные, кабинет врача, коридоры, вестибюль, гардероб, ЛК-1, ЛК-2: $F=599,52+1388,1=1987,62$ м². 2 этаж: Административные, служебные, подсобные помещения, инвентарные для спортзала, гардеробные врача, санузлы, душевые, помещения, уборочного инвентаря, коридоры, вестибюль, гардероб, спортивные залы, ЛК-1, ЛК-2, ледовое поле 2 слоя: $F=560,46+171,92+695,47+402,39+1809,7\cdot 2=5449,64$ м². $\Sigma F=1987,62+5449,64=7437,26$ м²
50	Устройство наливного пола	100 M ²	21,38	Наливной цементный пол Ultratop Living с полуматовым покрытием $\delta = 5$ мм: 1 этаж: Коридоры, вестибюль, гардероб, ЛК-1, ЛК-2, лестничные площадки, лестничные марши: $F = 1388,1 + 28,27 + 25,73 = 1442,1$ м². 2 этаж: Коридоры, вестибюль, гардероб, ЛК-1, ЛК-2, $F = 695,47$ м². $F = 1442,1 + 695,47 = 2137,57$ м²
51	Устройство системного спортивного покрытия	100 _{M²}	4,02	2 этаж: Спортивные залы: Система спортивного покрытия "Osstsport" – ComPact, $F = 402,39 \text{ m}^2$.

«По	Вид работ	Ед.из	Кол-	Примечание» [7]
3.		М.	ВО	
52	Устройство охлаждаемой плиты под ледовое поле	100 M ²	18,1	Технологическая охлаждаемая плита с трубами охлаждения из бетона B22, F100, W6 δ = 120 мм: $V = 1809, 7 \cdot 0, 12 = 217, 164 \text{ m}^3.$
53	Нанесение грунтового слоя	100 _{M²}	4,46	Трибуны: Грунтовый слой Таіког Primer 150 Технониколь (либо аналог) 2 слоя $F = 222,92 \cdot 2 = 445,84 \text{ m}^2$.
54	Засыпка песка	M ³	0,134	Трибуны: Песок кварцевый, фракция $0.1 \delta = 0.6 \text{ мм}$ $V = 222.92 \cdot 0.0006 = 0.134 \text{ m}^3$.
55	Нанесение эмали	100 m ²	2,23	Трибуны: Таіког Тор 425 Технониколь (либо аналог) 2 слоя, F = 222,92 м ² .
56	Укладка плинтусов из керамической плитки	100 Пг.м.	8,08	Сапожок из керамической плитки h=100мм: Сан.узлы, душевые, ПУИ, технические помещения = 807,8 м
57	Укладка алюминиевых плинтусов	100 Пг.м.	21,1	Плинтус алюминиевый плоский $10x80$ мм: Лестницы ЛК-1;ЛК-2,пожаробезопасное помещение для МГН Площадки ЛК-1;ЛК-2 = 968 м Плинтус алюминиевый APPROF APL 60 мм (толщ. профиля 2 мм) анод.серебро или аналог: Адм.,служебные,подсобные помещения,тренерские, гардеробные,раздевальни, инвентарные при залах, кроссовые = 1141.8 м $\Sigma L = 968 + 1141.8 = 2109.8$ м ²
58	Укладка ПРП	100 Пг.м	0,77	Венткамеры: ПРП-60 = 76,9 м
	1	1	VII. Отд	елочные работы
59	Оштукатури-	100	44,77	1 этаж до перекрытия: $\delta = 20$ мм:
	вание стен	M ²		№ Помещений: 102; 104 — 124; 127 — 130; 132 — 136; 139; 141; 142; 144; 146; 147; 149 — 152; 154 — 166; 171; 172; 175 — 182; 186 — 195 $F_1 = 2158,9 \text{ м}^2$ 2 этаж до перекрытия: $\delta = 20 \text{ мм}$: № Помещений: 202; 203; 205 — 209; 211; 213 — 220; 222 — 228; 230 — 233; 235 — 237; 239; 245; 248 — 303 $F_2 = 2317,62 \text{ m}^2$ $\Sigma F = 2158,9 + 2317,62 = 4476,52 \text{ m}^2$

Поз.	«Вид работ	Ед.из	Кол-	Примечание
60	Нанесение шпаклевки на стены	M. 100 M ²	во 55,71	1 этаж $\delta = 5$ мм до подвесного потолка: № Помещений: 102 ; 103 ; $104 - 107$; $109 - 112$; 114; $118 - 119$; 121 ; 126 ; 127 ; 131 ; 133 ; $138 - 140$; 144 ; 145 ; 146 ; 147 ; 150 ; 151 ; 157 ; 161 ; 162 ; $165 - 167$; $172 - 173$; $177 - 183$; 184 ; $186 - 189$; 191 ; $193F_1 = 2989,53 м²2 этаж \delta = 5 мм до подвесного потолка:№ Помещений: 201; 202 - 204; 206 - 209; 211; 217; 219 - 227; 232; 233; 238; 239; 245; 249 - 253; 255 - 263; 265 - 303F_2 = 2581,67 м²\Sigma F = 2989,53 + 2581,67 = 5571,2 м²$
61	Укладка керамической плитки на стены	100 M ²	17,69	1 этаж до подвесного потолка: № Помещений: 108 ; 113 ; $115 - 117$; 120 ; $122 - 125$; $128 - 130$; 132 ; $134 - 137$; 141 ; 142 ; 148 ; 149 ; $152 - 156$; $158 - 160$; 163 ; 164 ; $168 - 171$; $174 - 176$; 190 ; 192 ; 194 ; 195 $F_1 = 1133,1 м²$ 2 этаж до подвесного потолка $+100$ мм: № Помещений: 205 ; 210 ; $213 - 216$; 218 ; $228 - 231$; $234 - 237$; $240 - 244$; $246 - 248$; 254 ; 264 $F_2 = 635,47 м²$ $\sum F = 1133,1 + 635,47 = 1768,57 м²$
62	Подготовка, оклейка стекло-обоями под окраску	100 m ²	5,42	2 этаж: № Помещений: 204; 219 – 223; 255 – 259; 266 $F = 541,58 \text{ m}^2$
63	Высококачеств енная покраска	100 M ²	46,89	До подвесного потолка по шпаклевке: 1 этаж: № Помещений: 102; 103; 104 – 106; 110 – 112; 114; 118 – 121; 126; 127; 131; 133; 138 – 140; 144; 145; 146; 147; 150; 151; 157; 161; 162; 165 – 167; 172; 173; 183; 184; 186; 191; 193. $F_1 = 2387 \text{ m}^2$ До подвесного потолка по шпаклевке + 100 мм: 2 этаж: № Помещений: 201; 202 – 204; 206; 207; 217; 219 – 227; 232; 233; 238; 239; 245; 249 – 253; 255 – 259; 261; 263; 265; 266 $F_2 = 2301,95 \text{ m}^2$ $\Sigma \text{ F} = 2387 + 2301,95 = 4688,95 \text{ m}^2 » [7]$

Поз.	«Вид работ	Ед.из	Кол-	Примечание
64	Простая покраска	M. 100 M ²	во 22,88	До подвесного потолка/ перекрытия по шпаклевке: 1 этаж: № Помещений: 107; 109; 177 – 182; 187 – 189 $F_1 = 631,37 \text{ m}^2$ 2 этаж: № Помещений: 208; 209; 211; 260; 262; 267 – 303 $F_2 = 279,72 \text{ m}^2$ В черный цвет за подвесным потолком до перекрытия: 1 этаж: № Помещений: 104; 108; 110 – 117; 119; 124; 125; 130; 132; 136; 137; 144; 148; 150; 153 – 156; 160; 161; 165; 170; 171; 174; 184; 186 $F_3 = 552,41 \text{ m}^2$ 2 этаж: № Помещений: 201; 203; 206; 207; 210; 213 – 218; 228; 231; 232; 236 – 238; 240; 243; 244; 248; 250; 254; 260; 261; 263; 264; 267; 268. $F_4 = 824 \text{ m}^2$ $\sum F = 631,37 + 279,72 + 552,41 + 824 = 2287,5 \text{ m}^2$
65	Устройство подвесного потолка типа Армстронг	100 M ²	13,48	1 этаж: № Помещений: 102; 105; 106; 118; 121; 127; 133; 139; 146; 147; 151; 157; 162; 166; 172 $F_1 = 607,47 \text{ м}^2$ 2 этаж: № Помещений: 203; 204; 212; 219 - 223; 227; 233; 239; 245; 251 - 253; 255 - 259; 266 $F_2 = 740,75 \text{ m}^2$ $\sum F = 607,47 + 740,75 = 1348,22 \text{ m}^2$
66	Устройство реечного потолка типа грильята	100 M ²	13,16	1 этаж: № Помещений: 101; 104; 108; 110 – 117; 119; 124; 125; 130; 132; 136; 137; 143; 144; 148; 150; 153 – 156; 160; 161; 165; 170; 171; 174; 184 – 186 $F_1 = 697,53 \text{ м}^2$ 2 этаж: № Помещений: 201; 202; 203; 206; 207; 210; 213 – 218; 228; 231; 232; 236 – 238; 240; 243; 244; 248; 250; 254; 260; 261; 267; 268 $F_2 = 618,33 \text{ м}^2$ $\Sigma F = 697,53 + 618,33 = 1315,86 \text{ м}^2$
67	Устройство подвесного потолка из ГКЛ	100 M ²	2,33	1 этаж: № Помещений: 120; 122; 123; 126; 128; 129; 131; 134; 135; 138; 140 – 142; 149; 152; 158; 159; 163; 164; 167 – 169; 173; 175; 176; 190 $F_1 = 164,31 \text{m}^2$ 2 этаж: № Помещений: 205; 208; 209; 211; 229; 230; 234; 235; 241; 242; 246; 247; 262 $F_2 = 68,77 \text{m}^2$ » [7]

«По	Вид работ	Ед.из	Кол-	Примечание			
3.		М.	ВО				
			2,33	$\sum F = 164,31 + 68,77 = 233,08 \mathrm{m}^2$			
	VIII. Благоустройство						
68	Устройство асфальтобетон ных покрытий проездов, тротуаров	100 M ²	53,92	См. СПОЗУ			
69	Засев газона	100 m ²	66,02	См. СПОЗУ			
70	Посадка деревьев	ШТ	15	Лиственное дерево см. СПОЗУ» [7]			

Таблица Б.2— «Ведомость потребности в конструкциях, материалах и изделиях

№ п.	Работы			Строительные конструкции, изделия, материалы			
п.	Наименован ие работ	Ед. изм .	Кол-во	Наименование материалов и изделий	Ед. изм.	Вес ед.	Потребность на весь объем работ
1	Устройство бетонного основания под фундамент	м ³	124.87 7	Бетон В 7,5	м ³ /т	1 1,85	124.877 231
2	Устройство монолитных фундаментов	м ³	420,32 16,82	Бетон В 25	м ³ /т	$\frac{1}{2,5}$	420,32 1050,8
	фундаментов	T	10,82	Продольная арматура А500С 14 мм, 8 мм, 6 мм	T		16,82
		M ²	3034,3	Щиты опалубки древометалличе ские	M ² /T	$\frac{1}{0,02}$	3034,3 60,69
3	Гидроизоля- ция фундаментов и фундамент- ного ригеля	M ²	3252,4 4	Кальматрон- эластик $\delta = 2$ мм	м ³ /т	1/3	6,5 8,456
4	Устройство железобетон	M ³	176,45	Бетон В 25	м ³ /т	$\frac{1}{2,5}$	176,45 441,13
	ных монолитных колонн	Т	7,06	Продольная арматура А500С 14 мм, 8 мм, 6 мм	T		7,06
		M ²	157,44	Щиты опалубки древометалличе ские	м ² /т	<u>1</u> 0,02	157,44 3,149
5	Установка металлическ их колонн в стаканы фундаментов	ШТ	44	Профиль гнутый замкнутый стальной 180×180×10 С245» [7]	шт/т	1 6,09	44 7,23

Продолжение таблицы Б.2

« №	Работы			Строительные кон материалы	струкц	ии, изделия	ч,
п.	Наименован ие работ	Ед. изм	Кол-во	Наименование материалов и изделий	Ед. изм.	Вес ед.	Потребность на весь об. работ
6	Устройство песчаной подушки под монолитную железобетон ную плиту по грунту	M ³	2330,9	Песок строительный ГОСТ 8736-93	M ³ /T	1 1,5	2330,96 3496,44
7	Устройство пленочной гидроизоляц ии для ж/б плиты	M ²	4470	Пленочная гидроизоляция	м ² /т	1 0,00013	4470 0,615
8	Теплоизоляц ия плитами для ж/б плиты	M ²	4470	Минераловатны й утеплитель «Техновент» 150 мм	M ² /T	1 0,012	4470 53,64
9	Устройство железобетон	M ³	894	Бетон В 25	M^3/T	$\frac{1}{2,5}$	$\frac{894}{2235}$
	ной плиты	Т	35,76	d4B500, 100×100	Т	•	35,76
	по грунту	M ²	441,94	Щиты опалубки древометалличе ские	м ² /т	1 0,02	441,94 8,84
10	Монтаж металлическ	ШТ	21	Сталь C245 Б1 (Т25Б1)	шт/т	$\frac{1}{0,175}$	$\frac{21}{3.675}$
	их балок	ШТ	26	Сталь C245 Б2 (<u>Т</u> 35Ш1)	шт/т	1 0,819	3,675 26 21,294
		ШТ	34	Сталь С245 Б3 (∑30Ш1)	шт/т	1	34
		ШТ	4	Сталь С245 Б4 (∑50Ш1)	шт/т	0,4 1 2.24	13,6 4 8,96
		ШТ	26	Сталь C245 Б5 (30Б1)	шт/т	2,24 1 0,169	8,96 21 4.394
		ШТ	3	Сталь С245 Б6 (∑20Б1)	шт/т	1	4,394 3 0,201
		ШТ	1	Сталь C245 Б7 (⊤40Ш1)	шт/т	0,067 1 6,76	1
		ШТ	30	Сталь C245 PP1 (<u>Т</u> 35Ш1)	шт/т	$\frac{1}{0,932}$ » [7]	6,76 30 27,96

Продолжение приложения Б

« №	Работы			Строительные ког	нструки	грукции, изделия,			
п.	Наименова- ние работ	Ед. изм	Кол-во	Наименование материалов и изделий	Ед. изм.	Вес ед.	Потреб- ность на весь об. работ		
		ШТ	9	Сталь С245 PP2 (∑30Ш1)	шт/т	$\frac{1}{3,108}$	9 3,108		
		ШТ	7	Сталь С245 PP3 (∑50Ш1)	шт/т	1 1,8 1	7 12,6 10		
11	Монтаж металлическ их ферм	ШТ	10	Фермы из электросварных прямошовных труб квадратного и прямоугольного сечения, сталь C345	шт/т	1 8,275	10 82,75		
12	Монтаж вертикальны	ШТ	31	СВ1(гн.□120×7)	шт/т	$\frac{1}{0,115}$	31 3,565		
	х связей и распорок	ШТ	12	СВ2(гн.□80×7)	шт/т	$\frac{1}{0,1125}$	12 1,35 2		
		ШТ	2	СВ3(гн.□100×7)	шт/т	1 3,83	7,66		
		ШТ	61	РС1(гн.□120×7)	шт/т	$\frac{1}{0,115}$	61 7,015		
		ШТ	44	РС2(гн.□80×7)	шт/т	$\frac{1}{0,1125}$	44		
13	Монтаж горизонтальн ых связей по верхнему поясу ферм	ШТ	80	СГ1(гн.□80×7)	шт/т	1 0,1125	4,95 80 9		
14	Монтаж балок по верхнему поясу ферм	ШТ	16	Б5 (Д30Б1)	шт/т	1 0,169	16 2,704		
15	Монтаж наружных стеновых сэндвич панелей	M ²	2618,9 12	Трехслойные сэндвич-панели с утеплением из базальтового волокна» [7]	M ² /T	1 0,0196	2618,912 51,33		

« №	Работы			Строительные ког материалы	нструки	ции, издели	я,
п.	Наименова- ние работ	Ед. изм	Кол-во	Наименование материалов и изделий	Ед. изм.	Вес ед.	Потреб- ность на весь об. работ
16	Устройство внутренних	M ³	492,23	Бетон В 25	м ³ /т	$\frac{1}{2,5}$	492,23 1230,575
	монолитных железобетон ных стен	Т	19,69	Продольная арматура А500С 14 мм, 8 мм, 6 мм	Т		19,69
		M ²	2318,1	Щиты опалубки древометалличе ские» [7]	м ² /т	1 0,02	2318,15 46,363
17	«Устройство монолитной	M ³	380,65	Бетон В 25	м ³ /т	$\frac{1}{2,5}$	380,65 951,63
	ж/б плиты перекрытия	Т	15,226	Продольная арматура А500С 14 мм, 8 мм, 6 мм	Т		15,226
		M ²	1903,2 5	Щиты опалубки древометалличе ские	м ² /т	1 0,02	1903,25 38,07
18	Устройство наружной металлическ ой лестницы	Т	2,5	С245 [18п; L50X5; Гн360X60X4; Гн360X60X4; рифл. t=6	шт/т	1 2,5	1 2,5
19	Устройство монолитных	M ³	70	Бетон В 25	м ³ /т	$\frac{1}{2,5}$	$\frac{70}{175}$
	лестничных площадок и маршей	Т	2,8	Продольная арматура А500С 14 мм, 8 мм, 6 мм	Т		2,8
		M ²	350	Щиты опалубки древометалличе ские	M ² /T	<u>1</u> 0,02	350 7
20	Устройство металличес-ких ограждений на трибунах	п.м	96,04	Металлические ограждения	п.м/	1 0,0053 [7]	96,04 0,51

« №	Работы			Строительные конструкции, изделия, материалы				
п.	Наименование работ	Ед. изм	Кол-во	Наименование материалов и изделий	Ед. изм.	Вес ед.	Потреб- ность на весь об. работ	
21	Устройство перегородок из ГКЛ	M ²	4427,1 9	ГКЛ	м ² /т	$\frac{1}{0,0145}$	4427,19 64,19	
22	Монтаж кровельных сэндвич панелей	M ²	4481	Панель металлическая с утеплением базальтового волокна» [7]	м ² /т	1 0,024	4481 107,544	
23	Установка алюминие- вых окон в наружных стенах	M ²	93,39	OK1 – OC18-9H – 1 mt OK2 – OC14-9H – 1 mt OK3 – OC13-9H – 4 mt OK4 – OC29- 12H – 2 mt OK5 – OC20- 24H – 3 mt OK6 – OC15- 27H – 1 mt OK7 – OC14- 21H – 1 mt OK8 – OC18- 21H – 1 mt OK9 – OC27,5- 8H – 6 mt OK10 – OC18- 16H – 1 mt OK12 – OC14- 16H – 5 mt OK13 – OC15- 18H – 1 mt OK14- OC20- 25H – 2 mt	M ² /T	1 0,035	1,62 0,0567 1,26 0,0441 4,68 0,1638 6,96 0,2436 14,4 0,504 4,05 0,142 2,94 0,1029 3,78 0,1323 13,2 0,462 2,88 0,1008 3,84 0,1344 11,2 0,392 2,7 0,0945 10 0,35	

« №	Работы			Строительные конструкции, изделия, материалы			
п.	Наименова-	Ед.	Кол-во	Наименование	Ед.	Вес ед.	Потреб-
П.	ние работ	изм	11011 20	материалов и	изм.		ность на
	1			изделий			весь
				71			объем
							работ
				OK15 – OC10-	M^2/T		3,8
				19Н – 2 шт			0,133
				OK16 – OC14-			2,66
				19Н – 1 шт			0,0931
				OK17 – OC18-			3,42
				19Н – 1 шт			0,1197
24	«Остекление	\mathbf{M}^2	214,84	В1 (1 шт)	M^2/T	1	12,32
	наружных		9			0,035	0,4312
	витражей»			В2 (1 шт)		0,000	6,16
	[7]						0,2156
				6 (1 шт)			33,95
				- ()			
				5 (1 шт)	1		1,188 71,352
				(1 ==1)			2,5
				В3 (4 шт)			21
				D 5 (1 m1)			0,735
				В4 (1 шт)			4,51
							0,158
				В5 (3 шт)	1		31,5
				D3 (3 m1)			
				В6 (1 шт)	+		1,1025 13,032
				D0 (1 m1)			
				В7 (1 шт)			0,456 4,655
				В/ (1 ш1)			
				D9 (1 mm)	1		0,163 12,32
				В8 (1 шт)			
				D0 (1 mg)	4		0,4312
				В9 (1 шт)			4,05
25	37	2	22.4		2,	1	0,142
25	Установка	M ²	22,4	автоматические	M^2/T	$\frac{1}{0,037}$ » [7]	22,4
	автоматичес			подъемные		,,	0,829
	ких ворот			серого цвета			
			<u> </u>	RAL 7042			

« Рабо ^л	ТЫ			-	струкц	ии, изделия	Строительные конструкции, изделия, материалы			
	иенова- работ	Ед. изм	Кол-во	Наименование материалов и изделий	Ед. изм.	Вес ед.	Потребность на весь об.			
26 Уста дверо	новка	M^2	330,5	1 — ДН 1 Рл 21×10 Г Пр (3 шт) 2 — ДН 1 Рп 21×10 Г Пр (2 шт) 3 — ДН 2 21×16 О Пр (1 шт) 4 — ДН 2 21×15 О Пр (4 шт) 7 — ДВ 1 Рп 21×10 Г ПрБ (22 шт) 8 — ДВ 1 Рп 21×9 Г ПрЮ (7 шт) 9 — ДС 1 Рл 21× 8 Г ПрБ (43 шт) 10 — ДВ 2 21×15 Г Пр (6 шт) 11 — ДВ 1 Рп 21× 8 Г ПрБ (43 шт) 12 — ДВ 2 Рл 21×13 О ПрБ (18 шт) 13 — ДС 1 Рл 21×10 Г ПрБ (7 шт)	M ² /T	1/0,02 [*] [7]	4,2 0,084 3,36 0,067 12,6 0,252 46,2 0,924 13,23 0,2646 72,24 1,445 18,9 0,378 72,24 1,445 49,14 0,983 14,7 0,294			

« №	Работы			Строительные конструкции, изделия, материалы			
п.	Наименова- ние работ	Ед. изм	Кол-во	Наименование материалов и изделий	Ед. изм.	Вес ед.	Потреб- ность на весь об. работ
27	Утепление пола	M ²	2499	Технофлор проф $\delta = 50$ мм	м ² /т	$\frac{1}{0,0078}$	2499 19,37
			3619	Экструдированн ый пенополистирол $\delta = 100$ мм		1 0,0026	3619 9,41
28	Укладка геотекстиля	M ²	319	Геотекстиль	м ² /т	$\frac{1}{0,0001}$	$\frac{319}{0,0319}$
29	Звукоизоляц ия пола	M ²	52	Технофлор Стандарт δ = 50мм	м ² /т	0,0055	52 0,286
			1811	Техноэласт Акустик δ = 1,5мм		1 0,00087	1811 1,576
30	Устройство бетонной стяжки	M ²	4380,4	ЦПР В15 δ = 100мм; 80мм; 85мм; 50мм	м ³ /т	1 1,5	370 555
				d4B500, 100×100 ТН-ПОЛ Тайкор Лайт	т л/м ²	1 3.33	14,8 1315,4 4380,4
31	Устройство выравниваю щих стяжек	M ²	3323,5	ЦПР M200 δ = 45мм; 15мм; 976 Europlan δ =	M^3/T M^2/T	3,33 1 1,5 1	1,66 2,49 54
32	Устройство выравниваю	M ²	1809,7	10мм ЦПР М200	м ³ /т	0,015 1 1,5	0,81 144,776 217,164
	щей стяжки с системой отопления			Трубы Ø20мм	м ² /п. м.	1,5 1 5	1809,7 9048,5
33	Устройство сборной сухой стяжки	M ²	103,28	ЦСП» [7]	м ² /т	1 0,013	103,28 1,34

«	Работы			Строительные ког	нструкц	ии, издели	я,
№ п. п.	Наименова- ние работ	Ед. изм	Кол-во	материалы Наименование материалов и изделий	Ед.	Вес ед.	Потреб- ность на весь объем
34	Укладка листовой гидроизоляц ии полов	M ²	700,19	Техноэласт Барьер лайт δ = 1,5 мм Праймер	M^2/T M^2/π	1 0,0015 1	работ 700,19 1,05 700,19
35	Укладка керамическо й плитки на пол и стены	м ²	2417,5	ТехноНиколь 04 Керамогранитна я плитка 10 мм Клей	M^2/T M^2/T	$ \begin{array}{r} 0,3 \\ \hline 1 \\ \hline 0,023 \\ \hline 1 \\ \hline 0,0035 \end{array} $	210,06 2417,57 55,6 2417,57 8,46
36	Укладка линолеума	M ²	1160	Мармолеум Forbo Graphic 5314 scenario Клей Forbo- Erfurt 418 Lino Tack	M ² /T	$ \begin{array}{c c} \hline 1 \\ \hline 0,0034 \\ \hline \hline 1 \\ \hline 0,0005 \\ \end{array} $	1160 3,944 1160 0,58
37	Пароизоляци я пола	M ²	7437,2 6	Полиэтиленовая пленка $\delta = 0,2$ мм	м ² /т	$\frac{1}{0,00024}$	7437,26 1,785
38	Устройство наливного пола	M ²	2137,5	Наливной цементный пол Ultratop Living с полуматовым покрытием $\delta = 5$	м ² /т	1 0,0085	2137,57 18,17
39	Устройство системного спортивного покрытия	M ²	402,4	Система спортивного покрытия "Osstsport" – ComPact	м ² /т	1 0,02	402,4 8,05
40	Устройство охлаждаемой плиты под ледовое поле	M ²	217,16 4	B22, F100, W6 δ = 120 мм Трубы Ø20мм	м ³ /т м ² /п.	1 2,5 1 5 1	26,06 65,15 217,164 1085,82
41	Нанесение грунтового слоя	м ²	445,84	Taikor Primer 150 Технониколь	м ² /т » [7]	1 0,00012	445,84 0,054

« №	Работы			Строительные конструкции, изделия, материалы				
п.	Наименование работ	Ед. изм	Кол-во	Наименование материалов и изделий	Ед. изм.	Вес ед.	Потребность на весь объем работ	
42	Засыпка песка	M ³	0,134	Песок кварцевый, фракция 0,1 δ = 0,6 мм	м ³ /т	1 2,5	0,134 0,335	
43	Нанесение эмали	M ²	222,92	Taikor Top 425 Технониколь	м ² /т	$\frac{1}{0,0002}$	$\frac{222,92}{0,045}$	
44	Укладка плинтусов	П.м	2994,5	Сапожок из керамической плитки h=100мм	П.м	-,	807,8	
				Плинтус алюминиевый плоский 10х80 мм	П.м		2109,8	
		2		ПРП-60	П.м	4	76,9	
45	Оштукатури вание стен	M^2	4476,5	Штукатурка δ = 15 мм	м ³ /т	$\frac{1}{0.17}$	67,15 11,42	
46	Нанесение шпаклевки на стены	M ²	5571,2	Шпаклевка	м ² /т	$ \begin{array}{c c} 0,17 \\ \hline 1 \\ 0,0015 \end{array} $	5571,2 8,357	
47	Оклейка стекло- обоями под окраску	M ²	541,58	Стекло-обои	M ² /T	1 0,00012	541,58 0,065	
48	Покраска стен	M ²	6976,4 5	Водоэмульсионн ая краска	м ² /т	$\frac{1}{0,0002}$	6976,45 1,4	
49	Устройство подвесного	M ²	2897,1 6	Армстронг	м ² /т	1 0,0028	$\frac{1348,22}{3,78}$	
	потолка			Грильята ГКЛ		1 0,004 1	1315,86 5,26 233,08	
50	Устройство асфальтобет онных покрытий проездов, тротуаров	M ²	5392	Асфальтобетон δ = 0,07 м	M ³ /T	0,005 1/2,7 >> [7]	1,17 377,44 1019	

Таблица Б.3 – «Машины, механизмы и оборудование для производства работ

Наименование	Тип, марка	Техническая	Назначение	Кол-во,
		характеристика		шт.
Автомобильный кран	Zoomlion QY80V	Подача материалов	1	
Бульдозер	Д3-171	Мощность – 125 кВт	Планировка площадки	1
Экскаватор	EK-18	Объем ковша – 1 м ³ ; Мощность 77,2 кВт; Глубина копания 5,7 м	Разработка грунта	2
Вибротрамбовка	TOR RM-80 (HONDA)	Мощность – 4,05 кВт	Уплотнение грунта	6
Штукатурная станция	УШОС-4	Производительность - 4 м ³ /час; Мощность – 4 кВт	Нанесение штукатурки	1
Асфальтоукладчик	ДС-1	Производительность - 100 т/час; Мощность – 40 кВт	Укладка асфальта	1
Виброрейка	CO-47	Мощность – 0,6 кВт	Бетонные работы	2
Бетономешалка	БМ-180	Мощность – 0,8 кВт	Бетонные работы	8
Сварочный аппарат	САИ-180БТЛ	Мощность – 6,1 кВт	Сварочные работы	2
Вибратор	ибратор ТеаМ ЭП-2200 Мощность – 0,5 кВт			

Таблица Б.4 – «Ведомость трудоемкости и машиноемкости работ

No	Наименование работ	Ед.	Обоснование	Норма в	ремени	Трудоем	икость		Состав звена
п.п.		изм.	§ ЕНиР, ГЭСН	Чел- час	Маш- час	Объем работ	Чел-дн	Маш-	
		I	1.	Землянь	іе работі				
1	Планировка со срезкой растительного слоя бульдозером	1000 m ²	ГЭСН 01-01- 036-03	0,17	0,17	8,2	0,17	0,17	Машинист бр – 1 чел
2	Отрывка котлована экскаватором	1000 m ³	-	-	-	-	-	-	Машинист бр (5p) – 1 чел, Помощник
	- навымет		ГЭСН 01-01- 003-02	5,84	12,7	7,448	5,44	11,8	машиниста 5р – 1 чел
	- с погрузкой		ГЭСН 01-01- 021-02	22	22	0,853	2,35	2,35	
3	Ручная зачистка дна котлована	100 m ³	ГЭСН 01-02- 056-08	296	-	3,953	146,26	-	Землекоп 3р – 1 чел
4	Уплотнение грунта пневматическими трамбовками	100 _M ³	ГЭСН 01-02- 005-01	12,53	2,62	35,03	54,86	11,47	Машинист 6p (5p) – 1 чел, Помощник машиниста 5p – 1 чел
5	Обратная засыпка пазух котлована	1000 _M ³	ГЭСН 01-01- 087-02	1	1	7,448	0,931	0,931	Машинист 6p (5p) – 1 чел, Помощник машиниста 5p – 1 чел
				ования и		енты			
6	Устройство бетонного основания под фундамент	100 _M ³	ГЭСН 06-01- 001-01	135	18,2	1,25	21,1	2,8	Бетонщик 4p – 1 чел, 2p – 1 чел» [7]

«№	Наименование работ	Ед.	Обоснование	Норма в	ремени	Трудоем	ІКОСТЬ		Состав звена
п.п.	-	изм.	§ ЕНиР,	Чел-	Маш-	Объем	Чел-дн	Маш-	
			ГЭСН	час	час	работ		см	
7	«Устройство монолитных	100	ГЭСН 06-01-	335	25,36	3,897	163,2	12,35	Плотник 4р-1,3р-1, 2р-2,
	фундаментов стаканного	\mathbf{M}^3	001- 07						Арматурщик 4р-1,2р -3,
	типа								бетонщик 4р-2,2р-2
8	Устройство монолитных	100	ГЭСН 06-01-	370,52	30,37	0,306	14,2	1,16	Плотник 4р-1,3р-1, 2р2,
	фундаментов ленточного	\mathbf{M}^3	001- 22						Арматурщик 4р-1,2р -3,
	типа								бетонщик 4р-2,2р-2
9	Устройство монолитного	100	ГЭСН 06-01-	370,52	30,37	2,668	123,6	10,13	Плотник 4р-1,3р-1, 2р2,
	фундаментного ригеля	\mathbf{M}^3	001- 22						Арматурщик 4р-1,2р -3,
									бетонщик 4р-2,2р-2
10	Гидроизоляция	100	-	-	-	-	-	-	Изолировщик 4 р. – 1
	фундаментов и	м ²							чел, 3 p. – 1 чел, 2 p. – 1
	фундаментного ригеля								чел
	- вертикальная		ГЭСН 08-01-	21,2	-	5,719	15,15	-	
			003-07						
	- горизонтальная		ГЭСН 08-01-	20,1	-	10,54	26,48	-	
			003-03» [7]						
			3.	. Надземн	ая часті	.			
11	Устройство	100	ГЭСН 06-05-	-	-	-	_	-	Плотник 4р – 1 чел, 3р –
	железобетонных	\mathbf{M}^3	002-01						1 чел, 2р − 2 чел.
	монолитных колонн								Арматурщик 4р − 1 чел, 2
	1 этаж			1479,17	551,15	1,245	230,2	85,7	p-3 чел Бетонщик $4p-1$
	2 этаж			1479,17	551,15	0,52	96,15	35,82	чел, 2 p – 1 чел» [7]

«№	Наименование работ	Ед.	Обоснование	Норма в	Норма времени		кость		Состав звена
п.п.		изм.	§ ЕНиР, ГЭСН	Чел- час	Маш- час	Объем работ	Чел-дн	Маш-	
				1479,17	551,15	0,52	96,15	35,82	Машинист крана 5p – 1 чел
12	«Установка металлических колонн в стаканы фундаментов	100 IIIT	ГЭСН07-05- 004-01	442	85,67	0,44	24,31	4,7	Монтажник 6р - 1, 5р - 1, 4р - 2, 3р – 1; Машинист 6р - 1
13	Устройство песчаной подушки под монолитную железобетонную плиту по грунту	M ³	ГЭСН 08-01- 002-01	0,78	-	2330,96	227,27	-	Монтажник 3р. – 1ч
14	Устройство пленочной гидроизоляции для ж/б плиты	100 _M ²	ГЭСН 11-01- 005-01	138	-	44,7	771,08	-	Гидроизолировщик 4p — 1 чел, 2p — 1 чел
15	Теплоизоляция плитами для ж/б плиты	100 m ²	ГЭСН 11-01- 009-01	25,8	-	44,7	144,16	-	Термоизолировщик 4p — 1 чел, 2p — 1 чел
16	Устройство железобетонной плиты по грунту	100 m ³	ГЭСН 06-01- 001-16	179	28,56	8,94	200,03	31,92	Плотник 4p – 1 чел, 3p – 1 чел, 2p – 2 чел. Арматурщик 4p – 1 чел, 2 р – 3 чел Бетонщик 4p – 1 чел, 2 р – 1 чел, 2 р – 1 чел, 2 р – 1 чел Машинист крана 5p – 1 чел» [7]

«№	Наименование работ	Ед.	Обоснование	Норма в	Норма времени		кость		Состав звена
п.п.	-	изм.	§ ЕНиР,	Чел-	Маш-	Объем	Чел-дн	Маш-	
			ГЭСН	час	час	работ		СМ	
17	«Монтаж металлических	T	ГЭСН 09-03-	15,6	2,88	129,816	253,14	46,74	Машинист 6р-1,
	балок		002-12						монтажники 5р-1,4р-
18	Монтаж металлических	T	ГЭСН 09-03-	11,2	2,36	82,75	115,85	24,41	2,3p-1
	ферм		012-06						
19	Монтаж вертикальных	T	ГЭСН 09-03-	39,55	4,01	27,54	136,15	14,15	
	связей и распорок		014-01						
20	Монтаж горизонтальных	Т	ГЭСН 09-03-	39,55	4,01	9	44,5	4,5	
	связей по верхнему поясу		014-01						
	ферм								
21	Монтаж балок по верхнему	T	ГЭСН 09-03-	15,6	2,88	2,704	5,27	0,97	
	поясу ферм		002- 12						
22	Монтаж прогонов по	T	ГЭСН 09-03-	14,1	1,75	31,5	55,52	6,89	
	верхнему поясу ферм		015-01						
23	Монтаж наружных	100	ГЭСН 09-04-	152	36,14	26,19	497,61	117,85	Маш.6р-1, Монтажники
	стеновых сэндвич панелей	\mathbf{M}^2	006-04						5p-2,4p-1,3p-2
24	Устройство внутренних	100	ГЭСН 06-19-	915,3	75,94	4,92	562,9	46,7	Плотник 4р – 1 чел, 3р –
	монолитных	\mathbf{M}^3	002-02						1 чел, 2р – 2 чел.
	железобетонных стен								_ Арматурщик 4р − 1 чел, 2
25	Устройство монолитной	100	ГЭСН 06-19-	833,6	33,28	3,81	397	15,85	р – 3 чел Бетонщик 4р – 1
	ж/б плиты перекрытия	\mathbf{M}^3	004-01						чел, 2 р – 1 чел
									Машинист крана 5р – 1
									чел» [7]

«№	Наименование работ	Ед.	Обоснование	Норма в	ремени	Трудоем	мкость		Состав звена
п.п.	1	изм.	§ ЕНиР,	Чел-	Маш-	Объем	Чел-дн	Маш-	7
			ГЭСН	час	час	работ		СМ	
26	Монтаж наружной	T	ГЭСН 39-01-	37,28	10,05	2,5	11,65	3,14	Монтажник 4р – 1.
	металлической лестницы		009-05						Электросварщик 3р – 1
27	Устройство монолитных	100	«ГЭСН 06-19-	2412,6	60,12	0,7	211,1	5,26	Плотник 4р – 1 чел, 3р –
	лестничных площадок и	\mathbf{M}^3	005-01						1 чел, 2р – 2 чел.
	маршей								Арматурщик 4р – 1 чел, 2
									р – 3 чел Бетонщик 4р – 1
									чел, 2 p – 1 чел
									Машинист крана 5р – 1
									чел
28	Устройство металлических	100 м	ГЭСН 07-05-	57,1	2,82	0,96	6,85	0,34	Монтажник $4p - 1$.
	ограждений на трибунах		016-03						Электросварщик 3р – 1
29	Устройство перегородок из	100	ГЭСН 10-05-	98	0,73	44,27	542,3	4,04	Машинист крана 6р-1,
	ГКЛ	M^2	001-01						монтажники 5р-1,4р-
									1,3p1,2p-1
			1	4. Kpc		T			
30	Монтаж кровельных	100	ГЭСН 09-04-	45,2	10,76	44,81	253,2	60,27	Маш.крана 6р-1,
	сэндвич-панелей толщиной	M^2	002-03						монтажники 5р-1,4р-
	150мм								2,3p-2
				аполнені	ие проем				
31	Установка оконных блоков	100	ГЭСН 10-01-	145,19	3,94	0,934	16,95	0,46	Монтажник 5р – 2 чел,
	из ПВХ	м ²	034-06						4p − 1 чел, 3p − 1 чел.
32	Монтаж наружных	100	ГЭСН 09-04-	322,73	19,95	2,15	86,73	5,36	Плотник 5p – 1 чел» [7]
	витражей	M^2	010-03						

No	«Наименование работ	Ед.	Обоснование	Норма в	ремени	Трудоем	икость		Состав звена
п.п.		изм.	§ ЕНиР,	Чел-	Маш-	Объем	Чел-дн	Маш-	
			ГЭСН	час	час	работ		СМ	
32	Монтаж наружных витражей	100 _M ²	ГЭСН 09-04- 010-03	322,73	19,95	2,15	86,73	5,36	«Монтажник 5р – 2 чел, 4р – 1 чел, 3р – 1 чел. Плотник 5р – 1 чел. Машинист крана 6р – 1 чел
33	Установка автоматических ворот	100 m ²	ГЭСН 09-08- 007-01	119,43	-	0,224	3,34	-	Монтажник 4р-1,2р-1
34	Установка дверей	100 _M ²	ГЭСН 10-01- 039-03	115	-	3,3	47,44	-	Плотник 4р-2,2р-2
				6. По	ЛЫ				
35	Утепление полов	100 m ²	ГЭСН 11-01- 009-01	25,8	-	24,99	80,6	-	Изолировщик 4 р. – 1 чел, 3 р. – 1 чел, 2 р. – 1
36			ГЭСН 12-01- 013-01	21,02	-	36,194	95,1	-	чел» [7]
37	Укладка геотекстиля	100 м ²	ГЭСН 11-01- 050	3,45	-	3,19	1,37	-	
38	Звукоизоляция пола	100 _M ²	ГЭСН 11-01- 009-01	25,8	-	18,62	60,05	-	

$N_{\underline{0}}$	«Наименование работ	Ед.	Обоснование	Норма времени Трудоемкость			Состав звена		
п.п.	_	изм.	§ ЕНиР,	Чел-	Маш-	Объем	Чел-дн	Маш-	
			ГЭСН	час	час	работ		СМ	
39	Устройство бетонной	100	ГЭСН 11-01-	-	-	-	-	-	Бетонщик 3p – 1 чел, 2p –
	стяжки	\mathbf{M}^2	011-03; ГЭСН						1 чел
	- 100 мм		11-01-011-04	36,6	1,27	0,34	1,85	0,19	
				7,04	3,36	0,34			
	- 50 мм			36,6	1,27	0,52	2,55	0,16	
				2,64	1,26	0,52			
	- 85 мм			36,6	1,27	42,95	227,2	21,5	
				5,72	2,73	42,95			
40	Устройство	100	ГЭСН 11-01-	-	-	-	-	-	Бетонщик 3p – 1 чел, 2p –
	выравнивающих стяжек	\mathbf{M}^2	011-01; ГЭСН						1 чел
	- 45 мм		11-01-011-02	37,8	2,32	0,283	1,33	0,08	
	- 15 мм			35,16	1,06	0,257	1,29	0,034	
	- 10 мм			34,72	0,85	32,69	141,87	3,47	
41	Устройство	100	ГЭСН 11-01-	28,25	-	18,1	63,9	-	Бетонщик 3p – 1 чел, 2p –
	выравнивающей стяжки с	\mathbf{M}^2	051-01;						1 чел; сантехник 3р – 1
	системой отопления								чел
	- 80 мм	100	ГЭСН 11-01-	40,88	3,79	18,1	92,49	19,37	
		\mathbf{M}^2	011-01; ГЭСН						
			11-01-011-02						
42	Устройство сборной сухой	100	ГЭСН 12-01-	24,64	-	1,03	3,17	-	Бетонщик 3p – 1 чел, 2p –
	стяжки	\mathbf{M}^2	017-05						1 чел» [7]

№	«Наименование работ	Ед.	Обоснование	Норма в	ремени	Трудоем	ИКОСТЬ		«Состав звена
п.п.		изм.	§ ЕНиР,	чел-	Маш-	Объем	Чел-дн	Маш-	
			ГЭСН	час	час	работ		СМ	
43	Укладка листовой	100	«ГЭСН 11-01-	21,3	-	7	18,64	-	Гидроизолировщик 4р –
	гидроизоляции полов	\mathbf{M}^2	004-04						1 чел, 2р – 1 чел
44	Укладка керамической	100	ГЭСН 11-01-	160	-	6,49	129,8	-	Облицовщик-плиточник
	плитки	\mathbf{M}^2	031-01						4p – 1 чел, 2p – 1 чел
45	Укладка линолеума	100	ГЭСН 11-01-	17,2	-	11,6	24,94	-	Облицовщик 4р – 1 чел,
		\mathbf{M}^2	036-03						3р – 1 чел
46	Пароизоляция пола	100	ГЭСН 11-01-	138	-	74,37	1282,88	-	Гидроизолировщик 4р –
		\mathbf{M}^2	005-01						1 чел, 2р – 1 чел
47	Устройство наливного пола	100	ГЭСН11-01-	37,1	-	21,38	99,15	-	Бетонщик 3p – 1 чел, 2p –
		\mathbf{M}^2	052-05						1 чел
48	Устройство системного	100	ГЭСН 27-07-	25,61	-	4,02	12,87	-	Облицовщик 4р – 1 чел,
	спортивного покрытия	\mathbf{M}^2	010-01						3р – 1 чел
49	Устройство охлаждаемой	100	ГЭСН 11-01-	28,25	-	18,1	63,9	-	Бетонщик 3p – 1 чел, 2p –
	плиты под ледовое поле	\mathbf{M}^2	051-01						1 чел; сантехник 3р – 1
	- 120 мм	100	ГЭСН 11-01-	45,4	5,47	18,1	102,7	12,4	чел
		\mathbf{M}^2	011-03; ГЭСН						
			11-01-011-04						
50	Нанесение грунтового слоя	100	ГЭСН13-03-	14,86	-	4,46	8,28	-	Изолировщик 4 р. – 1
		\mathbf{M}^2	001-01;						чел, 3 p. – 1 чел, 2 p. – 1
			ГЭСН13-03-						чел
			001-02						
51	Засыпка песка» [7]	\mathbf{M}^3	ГЭСН 11-01-	2,99	-	0,134	0,05	-	Монтажник 3р. – 1ч» [7]
			002-01» [7]						

No	«Наименование работ	Ед.	Обоснование	Норма в	времени	Трудоем	икость		«Состав звена
п.п.		изм.	§ ЕНиР,	Чел-	Маш-	Объем	Чел-дн	Маш-	
			ГЭСН	час	час	работ		СМ	
52	Нанесение эмали	100	ГЭСН13-03-	3,24	-	2,23	0,9	-	Маляр 3р – 1 чел
		\mathbf{M}^2	003-04						
53	Укладка плинтусов из	100 м	ГЭСН 11-01-	23,82	-	8,08	24,06	-	Облицовщик-плиточник
	керамической плитки		039-04						4p – 1 чел, 2p – 1 чел
54	Укладка алюминиевых	100 м	ГЭСН 11-01-	6,68	-	21,1	17,6	-	Облицовщик 4р – 1 чел,
	плинтусов		040-03						3р – 1 чел
55	Укладка ПРП	100 м	ГЭСН 31-01-	3,93	-	0,77	0,37	-	Облицовщик 4р – 1 чел,
			057-02						3р – 1 чел
			8. (Отделочн	ые работ	ГЫ			
56	Оштукатуривание стен	100	ГЭСН 15-02-	65	-	44,77	363,8	-	Штукатуры 4р – 2 чел, 3р
		\mathbf{M}^2	016-01						− 2 чел, 2p − 1 чел
57	Нанесение шпаклевки на	100	ГЭСН 15-04-	10,9	-	55,71	75,9	-	
	стены	\mathbf{M}^2	027-05						
58	Укладка керамической	100	ГЭСН 15-01-	270	-	17,69	597,03	-	Облицовщик-плиточник
	плитки на стены	\mathbf{M}^2	016-02						4p – 1 чел, 3p – 1 чел
59	Подготовка, оклейка	100	ГЭСН 15-06-	106,89	-	5,42	72,4	-	Маляр 3р − 1 чел, 4p − 1
	стекло-обоями под окраску	\mathbf{M}^2	007-01						чел» [7]
60	Высококачественная	100	ГЭСН 15-04-	73,1	-	46,89	428,45	-	
	покраска	\mathbf{M}^2	026-06						
61	Простая покраска	100	ГЭСН 15-04-	19,2	-	22,88	54,9	-	
		\mathbf{M}^2	024-08» [7]						

$N_{\underline{0}}$	«Наименование работ	Ед.	Обоснование	Норма в	ремени	Трудоем	ІКОСТЬ		«Состав звена
п.п.	_	изм.	§ ЕНиР,	Чел-	Маш-	Объем	Чел-дн	Маш-	
			ГЭСН	час	час	работ		СМ	
62	Устройство подвесного	100	ГЭСН 15-01-	102,46	-	13,48	172,65	-	Облицовщик 4р – 1 чел,
	потолка типа Армстронг	\mathbf{M}^2	047-15						3р − 1 чел
63	Устройство реечного	100	ГЭСН 15-01-	108,36	-	13,16	178,3	-	
	потолка типа грильято	\mathbf{M}^2	047-16						
64	Устройство подвесного	100	ГЭСН 10-05-	97	-	2,33	28,25	-	
	потолка из ГКЛ	\mathbf{M}^2	011-02						
			9	. Благоус	тройств	0	•		
65	Устройство	100	ГЭСН 27-07-	14,4	0,07	53,92	97,05	0,47	Асфальтобетонщик 5р –
	асфальтобетонных	\mathbf{M}^2	001-01						1 чел, 4р − 1 чел, 3р − 2
	покрытий проездов,								чел, 2р – 1 чел.
	тротуаров								Машинист катка 6р – 1
									чел
66	Засев газона	100	ГЭСН 47-01-	4,06	-	66,02	33,5	-	Рабочий зеленого
		\mathbf{M}^2	046-01						строительства 5р – 1 чел,
67	Посадка деревьев	10 шт	ГЭСН 47-01-	3,92	-	1,5	0,735	-	4p – 1 чел, 3p – 1 чел, 2p
			009-01						− 1 чел» [7]
	ИТОГО ОСНОВНЫХ						10176,32	645,835	
	CMP								
	Затраты труда на	%	10				1017,632		
	подготовительные работы								
	Затраты труда на	%	7				712,34		
	санитарно-технические								
	работы» [7]								

$N_{\underline{0}}$	«Наименование работ	Ед.	Обоснование	Норма в	Норма времени		кость		Состав звена» [7]
п.п.		изм.	§ ЕНиР,	Чел-	Маш-	Объем	Чел-дн	Маш-	
			ГЭСН	час	час	работ		СМ	
	Затраты труда на	%	5				508,82		
	электромонтажные работы								
	Затраты труда на	%	До 16				1628,2		
	неучтенные работы								
	всего:						14043,312		

Таблица Б.5 – «Ведомость потребности в складах

Материалы, изделия и конструкции	Прод Потребность в олжи ресурсах		Запа	ас материала	П	лощадь скла	Размер склада и способ хранения		
17	тельн	общая	суточная	На	Кол-во $Q_{\text{зап}}$	Норматив	Полезная	Общая	•
	ость			ско	Jan	на 1 м ²	$F_{\text{пол}}$, M^2	$F_{\text{общ}}, \mathbf{M}^2$	
	потре			льк			11071	0014	
	блени			0					
	я, дни			ДН					
				ей					
1	2	3	4	5	6	7	8	9	10
					Открытый				
Арматура	87	31,132 т	0,36 т	3	2 т	1,2 т	1	2	Навалом
Опалубка	87	8205,33 _{M²}	94,31 м ²	3	405 м ²	20 м ²	20	30	Штабель
Металлические фермы и балки	28	188 т	6,71 т	1	10 т	0,2 т	48	55	В вертикальном положении
Металлические связи, распорки, колонны, лестницы и ограждения	23	43,78 т	1,90 т	1	3 т	0,3 т	9	10	Штабель
Песок	9	2331,1 м ³	$259,01 \text{ m}^3$	1	370 м ³	1,3 m ³	285	328	Навалом
Прогоны стальные	4	14,1 т	3,53 т	1	5 т	1,2 т	4	5	Штабель
Грунтовка, обмазочная гидроизоляция	17	10,7 т	0,63 т	2	2 т	0,9 т	2	3	В ведрах в вертикальном положении» [7]
•							Σ	433	<u> </u>

«Материалы, изделия и конструкции	Прод олжи	_	рность в	Запа	ас материала	П	лощадь скла	да	Размер склада и способ хранения» [7]
	т.	общая	суточная	На	Кол-во $Q_{\text{зап}}$	Норматив	Полезная	Общая	
	потре			ско	Julia	на 1 м ²	$F_{\text{пол}}$, м^2	$F_{\text{общ}}, \text{м}^2$	
	блени			ль-				·	
	я, дни			ко					
				ДН					
1	2	3	4	5	6	7	8	9	10
					Закрытый				
		_							Штабель в
«Двери	8	$330,5 \text{ m}^2$	$41,31 \text{ m}^2$	3	177 m^2	20 m^2	9	12	вертикальном
									положении
		214,849							В ящиках в
Витражи	15	M ²	$14,32 \text{ m}^2$	3	61 м ²	150 м ²	0	1	вертикальном
		IVI							положении
									Штабель в
Окна	6	$93,39 \text{ m}^2$	$15,57 \text{ m}^2$	3	67 м ²	20 m^2	3	5	вертикальном
									положении
Линолеум	2	1160 м ²	$580,00 \text{ m}^2$	1	829 м ²	80 м ²	10	13	Рулон горизонтально
Плитка керамическая	29	2417,57 m ²	83,36 м ²	2	238 m^2	25 м ²	10	12	В упаковках
Краска, эмаль	19	1,445 т	0,08 т	1	0,215 т	0,6 т	0,4	0,5	На стеллажах
Лист сухой стяжки из ЦСП	1	103,28 м ²	103,28 м ²	1	103 м ²	29 m ²	4	5	В горизонтальных стопах» [7]

«Материалы,	Прод	-	Ность в	Запа	ас материала	Площадь склада			Размер склада и
изделия и	олжи		pcax		T		I	1	способ хранения» [7]
конструкции	тельн	общая	суточная	Ha	Кол-во $Q_{зап}$	Норматив	Полезная	Общая	
	ость			ско		на 1 м ²	$F_{\text{пол}}$, M^2	$F_{\text{общ}}, \mathbf{M}^2$	
	потре			льк					
	блени			0					
	я, дни			ДН					
				ей					
ГКЛ	41	4660,27 _M ²	113,67 м ²	3	488 m ²	20 м ²	24	29	«В горизонтальных стопах
Подвесные потолки	25	2664,08 m ²	106,56 м ²	3	457 м ²	29 m ²	16	20	В горизонтальных стопах
Цемент, наливной пол в мешках	30	858,784 т	28,63 т	1	41 т	1,3 т	31	38	Штабель
Стекло-обои	3	0,065 т	0,02 т	3	0,1 т	0,8 т	0,1	0,1	Штабель в вертикальном положении
Шпаклевка, штукатурка в мешках	31	19,777 т	0,64 т	3	3 т	1,3 т	2	3	Штабель» [7]
							Σ	139	

«Материалы,	Прод	Потреб	оность в	Запа	ас материала	П	лощадь скла	да	Размер склада и
изделия и	олжи	pecy	pcax				1	1	способ хранения» [7]
конструкции	тельн	общая	суточная	Ha	Кол-во $Q_{зап}$	Норматив	Полезная	Общая	
	ость			ско		на 1 м ²	$F_{\text{пол}}$, M^2	$F_{\text{общ}}, \mathbf{M}^2$	
	потре			льк				,	
	блени			О					
	я, дни			ДН					
				ей					
					Навес				
Рулонная гидроизоляция	2	1,05 т	0,53 т	3	2,3 т	1 т	3	4	«Штабель в вертикальном положении
Изоляционные плиты	28	1162,7 м ³	41,52 м ³	1	59 м ³	4 m ³	15	18	Штабель
Ворота	2	22,4 м ²	11,20 м ²	1	16 м ²	44 m ²	0,4	0,4	Штабель
Сэндвич-Панели	49	7099,9 м ²	144,9 м ²	1	207 м ²	26 м ²	8	10	Штабель
Плинтусы	6	2994,5 м	499,08 м	1	714 м	5 м	143	186	Штабель
Пароизоляционная, гидроизоляционная пленка, геотекстиль в руллонах	71	2,43 т	0,03 т	3	0,1 т	0,8 т	0,2	0,2	Штабель в вертикальном положении» [7]
							Σ	214	

Приложение В

Дополнительные сведения к разделу «Экономика строительства»

Таблица В.1 - Локальный сметный расчет на строительство подземной части

<< (наименование стройки) **УТВЕРЖДАЮ** Подрядчик Заказчик ЛОКАЛЬНАЯ СМЕТА № ЛС-161 (наименование работ и затрат) (наименование объекта) Основание: Составлена в ценах ФСНБ-2001 (ред. 2020 г.) 2224757,00 руб. Пересчет в цены Сметная стоимость Стоимость единицы, Затраты труда, Общая стоимость, руб. руб. чел.-ч, Шифр эксплуаэксплуа Νo и номер Наименование работ и затрат, единица Кол-во рабочих тация машинистов позиции п.п. измерения единиц машин машин оплата всего оплата оплата оплата всего труда труда труда 11 01-01-030-01 Разработка грунта с перемещением 4,92 585,18 585,18 2879 2879 9.84 до 10 м бульдозерами мощностью: 114.14 562 48 59 кВт (80 л.с.), группа грунтов 1000 м3 2 01-01-036-01 Планировка площадей бульдозерами 8,2 20,81 20,81 171 <u>171</u> мощностью: 59 кВт (80л.с.), 0,35 4,06 1000 м2 2335,1 0.853 1992 219 3 01-01-021-01 2335,1 1992 Разработка грунта в котлованах объемом от 3000 до 7000 м3 с 256,5 19 16 погрузкой на автомобили-самосвалы экскаватором с ковшом вместимостью 1,0 м3, группа грунтов: 1, 1000 м3 4 01-03-001-01 7,448 <u>10706,3</u> <u>10662,29</u> 79741 Рыхление и разработка грунта в 328 79413 4,97 89,21 37 664 1204,34 отвал экскаваторами "драглайн" 44.03 8970 или "обратная лопата" с ковшом вместимостью 2,5 (1,5 - 3) м3, группа грунтов: 1 м, 1000 м3 5 01-02-056-01 Разработка грунта вручную в 3,953 1357,56 5366 5366 162 640 траншеях шириной более 2 м и 1357,56 котлованах площадью сечения до 5 м2 с креплениями, глубина траншей и котлованов: до 2 м, группа грунтов 1, 100 м3 1220 12,53 6 01-02-005-01 Уплотнение грунта 348,46 241,58 846 44 пневматическими трамбовками, группа грунтов: 1-2,

Продолжение таблицы В.1

‹‹

100 м3 8 04.1.02.05- Смеси бетонные (БСТ), класс В7,5 м3 9 06-01-001-13 Устройство фунд бетонных, 100 м3 10 04.1.02.05- Смеси бетонные (БСТ), класс В25 м3 11 06-07-001-01 Устройство фунд 100 м3 12 04.1.02.05- Смеси бетонные (БСТ), класс В25 м3 13 08.4.03.03- Смеси бетонные (БСТ), класс В25 м3 13 08.4.03.03- Сталь арматурна свариваемая, кладиаметр 20 мм, т 14 08-01-003-03 Гидроизоляция сторизонтальная остоя, 100 м2 15 01.2.01.02- Битум горячий, т 16 01.2.03.03- Мастика "Ярослаточ боот точентный тяжел м3 18 12.1.02.15- Барьер ОС ГЧ Этоловный и перего котлованах с креподаче грунта к м экскаватором с гиего утлотнениеги пневматическими 100 м3 19 29-02-026-01 Обратная засыпы станции и перего котлованах с креподаче грунта к м экскаватором с гиего утлотнениеги пневматическими 100 м3 10 м3 10 м3 10 м4.1.02.05- Мастика "Ярослаточ притотнениеги пневматическими 100 м3 11 обратная засыпы станции и перего котлованах с креподаче грунта к м экскаватором с гиего утлотнениеги пневматическими 100 м3 11 обратная засыпы станции и перего котлованах с креподаче грунта к м экскаватором с гиего утлотнениеги пневматическими 100 м3 12 обратная засыпы станции и перего котлованах с креподаче грунта к м экскаватором с гиего утлотнение и перего котлованах с креподаче грунта к м экскаватором с гиего утлотнение и перего котлованах с креподаче грунта к м экскаватором с гиего утлотнение и перего котлованах с креподаче грунта к м экскаватором с гиего утлотнение и перего котлованах с креподаче грунта к м экскаватором с гиего утлотнение и перего котлованах с креподаче грунта к м экскаватором с гиего утлотнение в работ выполняемые: местособом 92% от ФОТ=5366 Пр/812-001. Земляные работ выполняемые: местособом 92% от ФОТ=9298 Пр/812-023. Тоннели и метрог от крытый с способ ФОТ=9298 Пр/812-006. Бетонные и желе									
9 06-01-001-13 Устройство фунд бетонных, 100 м3 10 04.1.02.05- Смеси бетонные (БСТ), класс В25 м3 11 06-07-001-01 Устройство фунд 100 м3 12 04.1.02.05- Смеси бетонные (БСТ), класс В25 м3 13 08.4.03.03- Смеси бетонные (БСТ), класс В25 м3 13 08.4.03.03- Сталь арматурна свариваемая, кладиаметр 20 мм, т помо м2 14 08-01-003-03 Гидроизоляция сторизонтальная засыпиствений перегом беторизонтальная засыпиствений перегом беторизонтальная засыпиствений и перегом беторизонтальная сторизонтальная сто	етонной подготовки,	1,25	3528,33 1053	1566,06 244,39	4410	1316	<u>1958</u> 305	<u>135</u> 18,12	<u>169</u> 23
9 06-01-001-13 Устройство фунд бетонных, 100 м3 10 04.1.02.05- Комеси бетонные (БСТ), класс В25 м3 11 06-07-001-01 Устройство фунд 100 м3 12 04.1.02.05- Смеси бетонные (БСТ), класс В25 м3 13 08.4.03.03- Смеси бетонные (БСТ), класс В25 м3 13 08.4.03.03- Смеси бетонные свариваемая, кладиаметр 20 мм, т (БСТ), класс В25 м3 14 08-01-003-03 Гидроизоляция сторизонтальная склоя, 100 м2 15 01.2.01.02- Битум горячий, т (БСТ), класс В25 м3 18 12.1.02.15- Барьер ОС ГЧ Э боо1 Т (БСТ) боо1 Т (БСТ) боо1 Барьер ОС ГЧ Э Барьер ОС Бетонные и метрог ОТ Барьер ОТ Э Барьер ОТ ТР Варьер ОТ ТР Варьер ОТ ТР Варо О	ые тяжелого бетона 37,5 (М100),	127,5	<u>560</u>		71400				
11 06-07-001-01 Устройство фунд 100 м3 12 04.1.02.05- Смеси бетонные (БСТ), класс В25 м3 13 08.4.03.03- Сталь арматурна свариваемая, кладиаметр 20 мм, т Пидроизоляция сторизонтальная ослоя, 100 м2 14 08-01-003-03 Гидроизоляция сторизонтальная ослоя, 100 м2 15 01.2.01.02- Битум горячий, т Побот т Побо	ундаментов-столбов:	4,2	9997,56 4179,7	1734,07 260,92	41990	17555	<u>7283</u> 1096	<u>490</u> 19,53	<u>2058</u> 82
100 м3 12 04.1.02.05- Смеси бетонные (БСТ), класс B25 м3 13 08.4.03.03- Сталь арматурна свариваемая, кладиаметр 20 мм, т 14 08-01-003-03 Гидроизоляция с горизонтальная с слоя, 100 м2 15 01.2.01.02- Битум горячий, т 16 01.2.03.03- Мастика "Яросла тоол тоол тоол тоол тоол тоол тоол то	ые тяжелого бетона 25 (M350),	428,4	<u>725,69</u>		310886				
13 08.4.03.03- Сталь арматурна свариваемая, кладиаметр 20 мм, тариваемая, тариваемая, тариваемая, тариваемая, тариваемая, тариваемая, кладиаметр 20 мастика "Ярослатовой тариваемаемая, тариваемаемая, тариваемаемаема, тариваемаемаемаемаемаемаемаемаемаемаемаемаема	ундаментных балок,	2,668	34051,5 9504	6320,79 817,54	90849	25357	<u>16863</u> 2181	<u>1100</u> 60,8	<u>2935</u> 162
0008 свариваемая, кладиаметр 20 мм, т 14 08-01-003-03 Гидроизоляция сторизонтальная сторизо	ые тяжелого бетона 25 (M350),	270,8	<u>725,69</u>		196518				
горизонтальная с слоя, 100 м2 15 01.2.01.02- Битум горячий, т 16 01.2.03.03- Мастика "Яросла	класс А500С,	22,678	5488,69		124473				
16	я стен, фундаментов: ая оклеечная в 2	5,477	382,32 171,45	<u>148,3</u> 8,12	2094	939	<u>812</u> 44	<u>20,1</u> 0,7	<u>110</u> 4
16 01.2.03.03-	1,	0,0876	1946,91		171				
18 12.1.02.15- Барьер ОС ГЧ Э 5774-007-179251 м2 19 29-02-026-01 Обратная засыпи станции и перего коттованах с кре подаче грунта к м экскаватором с г и его уплотнением пневматическими 100 м3 Итоги по смете Стоимость стро в том числе прямые затрать Накладные расот 110% от ФОТ=98 Пр/812-001. Земляные работ 1-1 выполняемые:ме способом 92% от ФОТ=5366 Пр/812-001. Земляные работ 2-1 выполняемые:ру от ФОТ=5366 Пр/812-001. Земляные работ 5-1 выполняемые ме срыхление и разра вечномерялого г ФОТ=9298 Пр/812-023. Тоннели и метрог 0ткрытый способ ФОТ=78999 Пр/812-006. Бетонные и желе монолитные конс	славна БПХ-1",	2,3003	19578,9		45038				
19 29-02-026-01 Обратная засыпи станции и перего котлованах с кре подаче грунта к м экскаватором с г и его уплотнениел пневматическими 100 м3 Итоги по смете Стоимость стрс в том числе прямые затрать Итоги по смете Стоимость стрс в том числе прямые затрать Накладные раст Пр/812-008. Конструкции из ки 0-1 110% от ФОТ=98 Пр/812-001. Земляные работ выполняемые: ме способом 92% от ФОТ=5366 Пр/812-001. Земляные работ выполняемые: ме рыхление и разра вечномерялого гр ФОТ=9298 Пр/812-023. Тоннели и метрог открытый способ ФОТ=78999 Пр/812-006. Бетонные и желе монолитные конс 0-1		13,693	<u>424,88</u>		5818				
станции и перего котлованах с кре подаче грунта к и экскаватором с г и его уплотненией пневматическими 100 м3 Итого прямые з Итого прямые з Итого прямые затрать Накладные раст пр/812-008. Конструкции из ки 0-1 110% от ФОТ=98 Пр/812-001. Земляные работ 1-1 выполняемые:ме способом 92% от ФОТ=5366 Пр/812-001. Земляные работ 2-1 выполняемые:ме сресто от фОТ=9298 Пр/812-001. Тоннели и метрог от фОТ=9298 Пр/812-003. Тоннели и метрог от фОТ=78999 Пр/812-006. Бетонные и желе о-1		1204,9	<u>44,98</u>		54198				
Итоги по смете Стоимость стро В том числе прямые затрать накладные расз Пр/812-008. Конструкции из ки 0-1 110% от ФОТ=98 Пр/812-001. Земляные работ 1-1 выполняемые:ме способом 92% от Пр/812-001. Земляные работ 2-1 выполняемые:ру от ФОТ=5366 Пр/812-001. Земляные работ выполняемые:ме рыхление и разра вечномерялого гр ФОТ=9298 Пр/812-023. Тоннели и метрог 2-1 открытый способ ФОТ=78999 Пр/812-006. Бетонные и желе 0-1	егонных тоннелей в креплением при к месту засыпки с грейферным ковшом	74,48	<u>7138.63</u> 544,07	6570,16 516,61	531685	40522	489346 38477	<u>57,88</u> 38,67	<u>4311</u> 2880
В ТОМ ЧИСЛЕ Пр/812-008. Конструкции из ки 0-1 110% от ФОТ=98 Пр/812-001. Земляные работ 1-1 выполняемые:ме способом 92% от ФОТ=5366 Пр/812-001. Земляные работ 2-1 выполняемые:ру от ФОТ=5366 Пр/812-001. Земляные работ 5-1 выполняемые ме рыхление и разра вечномерялого гр ФОТ=9298 Пр/812-023. Тоннели и метрог 2-1 открытый способ ФОТ=78999 Пр/812-006. Бетонные и желе монолитные конс	е затраты по смете				1570899	91757	601563 51979		10304 3891
В ТОМ ЧИСЛЕ Прямые затрать Накладные рас: Пр/812-008. Конструкции из ки 0-1 110% от ФОТ=98 Пр/812-001. Земляные работ 1-1 выполняемые:ме способом 92% от Пр/812-001. Земляные работ 2-1 выполняемые:ру от ФОТ=5366 Пр/812-001. Земляные работ 5-1 выполняемые:ме рыхление и разра вечномерялого при фОТ=9298 Пр/812-023. Тоннели и метрог 2-1 открытый способ фОТ=78999 Пр/812-006. Бетонные и желе монолитные конс									
прямые затраты накладные расз Пр/812-008. Конструкции из ки 0-1 110% от ФОТ=98 Пр/812-001. Земляные работ 1-1 выполняемые:ме способом 92% от Пр/812-001. Земляные работ выполняемые:ру от ФОТ=5366 Пр/812-001. Земляные работ 5-1 выполняемые:ме рыхление и разра вечномерялого гр ФОТ=9298 Пр/812-023. Тоннели и метрог 2-1 открытый способ ФОТ=78999 Пр/812-006. Бетонные и желе монолитные конс	троительных работ	**********************		***************************************	1817612				***************************************
Пр/812-008. Конструкции из ки 0-1 110% от ФОТ=98 Пр/812-001. Земляные работ 1-1 выполняемые:ме способом 92% от Пр/812-001. Земляные работ 2-1 выполняемые:ру от ФОТ=5366 Пр/812-001. Земляные работ 5-1 выполняемые:ме рыхление и разря вечномерэлого гр ФОТ=9298 Пр/812-023. Тоннели и метрог 2-1 открытый способ ФОТ=78999 Пр/812-006. Бетонные и желе монолитные конс	аты				1570899	91757	601563 51979		10304 3891
0-1 110% от ФОТ=98 Пр/812-001. Земляные работ 1-1 выполняемые:ме способом 92% от 7р/812-001. Земляные работ 2-1 выполняемые:ру от ФОТ=5366 Пр/812-001. Земляные работ 5-1 выполняемые:ме рыхление и разра вечномерялого г ФОТ=9298 Пр/812-023. Тоннели и метрог 2-1 открытый способ ФОТ=78999 Пр/812-006. Бетонные и желе 0-1					164080 1081				
Пр/812-001. Земляные работ 1-1 выполняемые:ме способом 92% от Пр/812-001. Земляные работ 2-1 выполняемые:ру от ФОТ=5366 Пр/812-001. Земляные работ 5-1 выполняемые:ме рыхление и разра вечномерялого гр ФОТ=9298 Пр/812-023. Тоннели и метрог 2-1 открытый способ ФОТ=78999 Пр/812-006. Бетонные и желе 0-1 монолитные конс					1001				
способом 92% от Пр/812-001. Земляные работ 2-1 выполняемые:ру от ФОТ=5366 Пр/812-001. Земляные работ 5-1 выполняемые работ выполняемые и разра вечномерзлого гр ФОТ=9298 Пр/812-023. Тоннели и метрог 2-1 открытый способ ФОТ=78999 Пр/812-006. Бетонные и желе монолитные конс					1178				
Пр/812-001. Земляные работ 2-1 выполняемые:ру от ФОТ=5366 Пр/812-001. Земляные работ 5-1 выполняемые:ме рыхление и разре вечномерэлого гр ФОТ=9298 Пр/812-023. Тоннели и метрог открытый способ ФОТ=78999 Пр/812-006. Бетонные и желе монолитные конс	:механизированным								
2-1 выполняемые:ру от ФОТ=5366 Пр/812-001. Земляные работ выполняемые:ме рыхление и разра вечномерэлого гр ФОТ=9298 Пр/812-023. Тоннели и метрог открытый способ ФОТ=78999 Пр/812-006. Бетонные и желе монолитные конс					4776				
Пр/812-001. Земляные работ 5-1 выполняемые:ме рыхление и разра вечномерзлого гр ФОТ=9298 Пр/812-023. Тоннели и метрог открытый способ ФОТ=78999 Пр/812-006. Бетонные и желе монолитные конс	:ручным способом 89%								
рыхление и разра вечномерзлого гр ФОТ=9298 Пр/812-023. Тоннели и метрог 2-1 открытый способ ФОТ=78999 Пр/812-006. Бетонные и желе 0-1 монолитные конс					8740				
2-1 открытый способ ФОТ=78999 Пр/812-006. Бетонные и желе 0-1 монолитные конс	•								
Пр/812-006. Бетонные и желе 0-1 монолитные конс	рополитены - соб работ 126% от				99539				
	онструкции и работы				48766				
ФОТ=47810 сметная прибы.	быль				82633				

» [12]

Продолжение таблицы В.1

‹‹

Пр/774-008.0		678	
	69% от ФОТ=983		
Пр/774-001.1	Земляные работы,	589	
	выполняемые:механизированным		
	способом 46% от ФОТ=1280		
Пр/774-001.2		2146	
	выполняемые:ручным способом 40%		
	от ФОТ=5366		
Пр/774-001.5	Земляные работы,	4091	
	выполняемые:механизированное		
	рыхление и разработка		
	вечномерзлого грунта 44% от		
	ФОТ=9298		
Пр/774-023.2	Тоннели и метрополитены -	47399	
	открытый способ работ 60% от		
	ФОТ=78999		
Пр/774-006.0	Бетонные и железобетонные	27730	
	монолитные конструкции и работы		
	в строительстве 58% от ФОТ=47810		
	Итого по смете	1817612	
	Резерв средств на		
	непредвиденные работы и		
	затраты		
	2%	36352	
	Итого	1853964	
	Налоги		
НДС	20%	370793	
111-	Итого	2224757	
	Составил		
	Проверил		

» [12]