

МІНІСТЕРСТВО ОСВІТИ І НАУКИ УКРАЇНИ
ІНЖЕНЕРНИЙ НАВЧАЛЬНО- НАУКОВИЙ ІСТИТУТ ІМ. Ю.М. ПОТЕБНІ
ЗАПОРІЗЬКОГО НАЦІОНАЛЬНОГО УНІВЕРСИТЕТУ

Кафедра Промислового та цивільного будівництва
(повна назва)

Кваліфікаційна робота

перший (бакалаврський) рівень
(рівень вищої освіти)

на тему: Нове будівництво кіноцентру у м. Запоріжжя

Виконала: студент 4 курсу, групи 6.1923-пцб-с2
Онищенко Сергій Анатолійович .
(прізвище та ініціали) (підпис)

спеціальність
192 Будівництво та цивільна інженерія
(шифр і назва напряму підготовки, спеціальності)

освітньо-професійна програма
Промислове і цивільне будівництво
(шифр і назва)

Керівник проф., д.т.н. Арутюнян І.А.
(посада, вчене звання, науковий ступінь, прізвище та ініціали)

Рецензент _____
(посада, вчене звання, науковий ступінь, прізвище та ініціали)

Запоріжжя – 2026 року

**МІНІСТЕРСТВО ОСВІТИ І НАУКИ УКРАЇНИ
ІНЖЕНЕРНИЙ НАВЧАЛЬНО-НАУКОВИЙ ІНСТИТУТ ІМ. Ю.М. ПОТЕБНІ
ЗАПОРІЗЬКОГО НАЦІОНАЛЬНОГО УНІВЕРСИТЕТУ**

Кафедра Промислового та цивільного будівництва
Рівень вищої освіти перший бакалаврський рівень
(другий (магістерський) рівень)
Спеціальність 192 "Будівництво та цивільна інженерія"
(шифр і назва)
Освітньо-професійна програма "Промислове і цивільне будівництво"
(шифр і назва)

ЗАТВЕРДЖУЮ

Завідувач кафедри проф. Арутюнян І.А. ПЦБ
" 09 " 01 " 2026 року

**ЗАВДАННЯ
НА КВАЛІФІКАЦІЙНУ РОБОТУ /ПРОЄКТ СТУДЕНТОВІ (СТУДЕНТЦІ)**

Онищенко Сергій Анатолійович
(прізвище, ім'я по батькові)

1. Тема роботи (проєкту) Нове будівництво кіноцентру у м. Запоріжжя
- керівник роботи проф., д.т.н. Арутюнян І.А.
(прізвище, ім'я по батькові, науковий ступень, вчене звання)
- затверджені наказом ЗНУ від "25" грудня 2025 року №1832-с
2. Строк подання студентом роботи 25.05.2026
3. Вихідні дані до роботи завдання на проєктування, кліматичні та геологічні умови
місце забудови, функціональне призначення будівлі, територіальне місцезнаходження
будівля, нормативні вимоги до будівництва згідно існуючого законодавства.
4. Зміст розрахунково-пояснювальної записки (перелік питань, які потрібно розробити)
архітектурно-будівельний розділ, конструкції,
технологія будівельного виробництва,
організація будівництва, економіка будівництва
5. Перелік графічного матеріалу (з точним зазначенням обов'язкових креслень)
архітектура-3 арк., конструкції - 1 арк., технологія будівель-
ного виробництва - 1 арк., організація будівництва-2 арк.

6. Консультанти розділів роботи

Розділ	Прізвище, ініціали та посада консультанта	Підпис, дата	
		завдання видав	завдання прийняв
Архітектурно-будівельний	Арутюнян І.А.		
Конструкції	Арутюнян І.А.		
ТБВ	Арутюнян І.А.		
Організація будівництва	Арутюнян І.А.		
Економіка будівництва	Арутюнян І.А.		

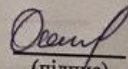
7. Дата видачі завдання

30 грудня 2025 р.

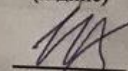
КАЛЕНДАРНИЙ ПЛАН

№ з/п	Назва етапів кваліфікаційної роботи	Строк виконання етапів роботи	Примітка
1	Архітектурно-будівельний	30.01.2026	
2	Конструкції	28.02.2026	
3	ТБВ	31.03.2026	
4	Організація будівництва	15.04.2026	
5	Економіка будівництва	25.05.2026	

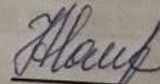
Студент


 (підпис)
С.А. Онищенко
(прізвище та ініціали)

Керівник роботи/проекту


 (підпис)
І.А. Арутюнян
(прізвище та ініціали)

Нормоконтроль пройдено


 (підпис)
Н.О. Данкевич
(прізвище та ініціали)

АНОТАЦІЯ

Онищенко С.А. Нове будівництво кіноцентру у м. Запоріжжя

Кваліфікаційна випускна робота для здобуття ступеня вищої освіти бакалавра за спеціальністю 192 – Будівництво та цивільна інженерія.

Науковий керівник І.А. Арутюнян, Інженерний навчально-науковий інститут Запорізького національного університету, 2026.

У проекті представлені такі основні розділи: архітектурно-будівельний, розрахунково-конструктивний, технологія зведення будівель, організація будівельного виробництва, економіка будівництва, охорона праці.

В архітектурній частині було визначено об'ємно-планувальне рішення будівлі, виконано теплотехнічний розрахунок стінової огорожі.

Конструктивна схема каркаса будівлі. У основу розрахунку покладений метод кінцевих елементів в переміщеннях. У конструктивній системі каркаса виділено дві підсистеми конструкцій, що несуть: горизонтальні і вертикальні. Збір навантаження.

Технологічна карта на улаштування вентиляованого фасаду, для цього було розроблено калькуляцію трудових витрат і схему виконання робіт, а також календарний графік робіт.

У розділі організація будівельного виробництва розраховано сітьовий графік для визначення тривалості будівельних робіт, розроблено майданчик під будівництво розважального кіноцентру з розташуванням складів і тимчасових будівель.

В розділі економіка будівництва виконано розрахунок кошторисної вартості будівництва у вигляді локального кошторису на загальнобудівельні роботи.

Ключові слова: проект, будівництво, архітектура, конструктивні рішення, технологія будівництва, організація будівництва, кошторис, охорона праці.

ABSTRACT

Onishchenko S.A. New construction of a cinema center in Zaporizhzhia.

Qualification graduation thesis for obtaining a bachelor's degree in the specialty 192 – Civil Engineering and Civil Engineering.

Supervisor I.A. Arutyunyan, Engineering Educational and Research Institute of Zaporizhzhya National University, 2026.

The project presents the following main sections: architectural and construction, design and construction, building construction technology, organization of construction production, construction economics, labor protection.

In the architectural part, the volumetric planning solution of the building was determined, the thermal engineering calculation of the wall fence was performed.

Structural diagram of the building frame. The calculation is based on the method of finite elements in displacements. In the structural system of the frame, two subsystems of load-bearing structures are distinguished: horizontal and vertical. Load collection.

Technological map for the arrangement of a ventilated façade, for this purpose, a calculation of labor costs and a scheme of work, as well as a calendar schedule of work, were developed.

In the section organization of construction production, a network schedule was calculated to determine the duration of construction work, a site for the construction of an entertainment cinema center with the location of warehouses and temporary buildings was developed.

In the section of construction economics, the calculation of the estimated cost of construction in the form of a local estimate for general construction works is performed.

Keywords: project, construction, architecture, structural solutions, construction technology, construction organization, estimate, labor protection.

ЗМІСТ

Завдання.....	2
Анотація.....	3
Abstract.....	4
1. АРХІТЕКТУРНІ РІШЕННЯ БУДІВНИЦТВА РОЗВАЖАЛЬНОГО КІНОЦЕНТРУ.....	7
1.1 Початкові дані для проектування.....	7
1.2 Характеристика генерального плану	7
1.3 Конструктивне рішення	8
1.4 Об'ємно-планувальне рішення.....	9
1.5 Архітектурні рішення.....	10
1.6 Теплотехнічний розрахунок зовнішньої стіни.....	11
1.7 Теплотехнічний розрахунок горищного перекриття.....	13
2. КОНСТРУКТИВНІ РІШЕННЯ КАРКАСУ	16
2.1 Конструктивна схема каркаса будівлі	16
2.2 Кінцеві елементи.....	19
2.3 Перетини елементів каркаса	19
2.4 Жорсткості елементів каркаса.....	20
2.5 Збір навантажень.....	21
3. ТЕХНОЛОГІЧНІ ПРОЦЕСИ БУДІВНИЦТВА БУДІВЛІ.....	34
3.1 Технологічна карта на улаштування вентильованого фасаду	34
3.2 Організація і технологія виконання робіт.....	35
3.3 Калькуляція витрат праці, машинного часу і заробітної плати	41
3.4 Графік виробництва робіт на вимірника кінцевої продукції.....	43
3.5 Матеріально-технічних ресурсів.....	45
3.6 Техніка безпеки.....	47
4. ОРГАНІЗАЦІЯ БУДІВЕЛЬНИХ ПРОЦЕСІВ	50

4.1 Вибір способу монтажу	50
4.2 Визначення об'ємів і трудомісткості робіт.....	51
4.3 Проектування будівельного генерального плану кіноцентру.....	55
4.4 Техніко-економічних показників.....	68
5. ЕКОНОМІКА БУДІВНИЦТВА.....	70
СПИСОК ВИКОРИСТАНИХ ДЖЕРЕЛ	87

1 АРХІТЕКТУРНІ РІШЕННЯ БУДІВНИЦТВА РОЗВАЖАЛЬНОГО КІНОЦЕНТРУ

1.1 Початкові дані для проектування

Усі технічні рішення щодо забезпечення надійності та безпеки прийняті відповідно до вимог ДСТУ 8855:2019. Клас наслідків (відповідальності) будівлі визначено згідно з ДБН А.2.2-3:2014, ДСТУ 8855:2019 та завданням на проектування і відповідає категорії СС2.

1. Місце будівництва – м. Запоріжжя
2. Ділянка будівництва розміщується в забудовуваній частині нового району
3. Кліматичний район – III
4. Сніговий район – II. Нормативне снігове навантаження – $1,11 \text{ кН/м}^2$
5. Вітровий район – III. Нормативне вітрове навантаження – $0,5 \text{ кН/м}^2$
6. Розрахункова зимова температура зовнішнього повітря - 25°C
7. Глибина промерзання ґрунту – 1,34 м
8. Відмітка рівня ґрунтових вод від поверхні землі – 9,12 м
9. Рельєф майданчика – спокійний
10. Ґрунтів підстави – II тип по просадочности
11. Ступінь вогнестійкості – 1
12. Клас відповідальності – 1
13. Коефіцієнт надійності – 1

1.2 Характеристика генерального плану

Ділянка, призначена для будівництва, розташована неподалік дороги, що забезпечує зручне транспортне сполучення об'єкта з міською інфраструктурою.

Для безперешкодного руху пожежної техніки навколо будівлі передбачено проїзди з відповідною шириною дорожнього покриття.

Зона для відвідувачів включає автомобільну стоянку, розраховану на 50 машиномісць. Кожне паркомісце має розміри 6×3 м. Територія центрального входу облаштована у вигляді мощеного покриття, тоді як інші пішохідні доріжки та автомобільні проїзди виконані з асфальтобетону.

Ширина основних транспортних проїздів становить 6 м, а тротуарів – 3 м.

1.3 Конструктивне рішення

Конструктивна схема кіноцентру виконана у вигляді чотириповерхового монолітного залізобетонного каркаса з п'ятьма прольотами в поперечному напрямку та вісьмома – у поздовжньому.

Крок колон становить 12 м у поздовжньому напрямку та 6 м у поперечному.

Фундаменти будівлі передбачені монолітні залізобетонні: стаканного типу – по цифрових осях 2–5 та буквених осях Г–Ж; стрічкового типу – по осях 1–2 і 5–6 та А–Б, а також по осях 1–3 і 4–6 та 3–І.

Фундаменти під колони мають розміри в плані $3,8 \times 3,8$ м і закладаються на глибині -2,0 м. Для фундаментів, розташованих по осях 2 і 5, передбачено подовження нижньої плити на 0,53 м з метою встановлення фундаментної балки під зовнішні стіни, що дозволяє конструктивно вирішити цокольну частину будівлі.

Стрічкові фундаменти виконані у вигляді системи перехресних стрічок шириною 1 м із глибиною закладання -2,0 м.

Для влаштування фундаментів застосовується бетон класу В25, а їх армування виконується сітками з арматури класу А300С.

Колони каркаса запроектовані двох типів: К1 із перерізом 500×800 мм та К2 – 500×500 мм. Для їх улаштування використовується бетон класу В25.

Армування колон здійснюється просторовими каркасами, розрахованими відповідно до чинних норм.

Ригелі мають переріз 300×900 мм і виконуються з бетону класу C20/25. Їх армування передбачено у вигляді арматурних каркасів.

Міжповерхові перекриття – монолітні залізобетонні плити товщиною 300 мм, виконані з бетону класу C20/25. Армування здійснюється сітками, при цьому в вузлах з'єднання «колона–плита» та «ригель–плита» передбачено додаткове підсилення відповідно до конструктивних вимог.

1.4 Об'ємно-планувальне рішення

Будівля має три поверхи з горищним рівнем і в плані наближена до квадратної форми. Основні розміри в осях становлять 40,1×40,3 м, а максимальна відмітка висоти досягає +23,7 м.

Несуча система виконана у вигляді монолітного залізобетонного каркаса.

Товщина зовнішніх стін складає 430 мм, при цьому їх осьова прив'язка становить 280 мм назовні та 150 мм усередину. Стіни виконані з газобетонних блоків і облицьовані вентильованим фасадом.

Внутрішні стіни мають товщину 120, 200 і 400 мм та виготовлені з газобетону з подальшим оздобленням. Перегородки виконані з гіпсових плит у два шари, їх товщина становить 65 мм.

Фасадне скління виконане у вигляді суцільних стрічок у металевих рамах. Вхідні та тамбурні двері виготовлені з армованого скла і мають розміри 1,4×3,8 м.

Будівля обладнана двома додатковими евакуаційними виходами, розташованими з протилежного боку від головного входу.

Передбачено два вантажопасажирські ліфти моделі 0410K3 з вантажопідйомністю 400 кг і швидкістю руху 1 м/с, а також чотири сходові клітки.

Функціональне зонування:

- на першому поверсі розміщені адміністративні приміщення, кафе, каси, вбиральня, два санвузли та кімната для куріння; висота приміщень — від 3,9 до 5,7 м;
- на другому поверсі знаходяться три кінозали по 100 місць кожен і три кінопроекційні; висота кінозалів — 11,7 м, кінопроекційних і атриуму — 5,7 м;
- на третьому поверсі розташовані інтернет-кафе, бар, боулінг, більярдна та санвузол; висота поверху — 5,7 м.

На горищі розміщені інженерні комунікації та ліфтове обладнання, висота якого становить 2,1 м.

1.5 Архітектурні рішення

Зовнішнє оздоблення будівлі виконане у вигляді вентильованого фасаду з використанням фасадних касет типу МП 2000 розміром 1×2 м, представлених у трьох кольорових рішеннях. Скління фасадів запроєктоване у вигляді безперервних стрічок, змонтованих у металевих каркасах.

Внутрішнє оздоблення першого поверху: стіни адміністративних приміщень обклеюються шпалерами, підлоги виконуються з паркету або лінолеуму, стелі — підвісні. У залі кафе стіни фарбуються високоякісною водостійкою фарбою, підлога — бетонна. У приміщеннях кас і вбиральні стіни також обклеюються шпалерами, а підлога влаштовується з лінолеуму. У санвузлах стіни та підлоги облицьовуються керамічною плиткою.

Внутрішнє оздоблення другого поверху: стіни кінозалів мають декоративне клейове покриття з імітацією мармуру, підлоги виконані з мозаїчного паркету, стелі оштукатурені високоякісною штукатуркою. У кінопроекційних стіни обклеюються шпалерами, підлоги виконані з паркетних дощок, а стелі облицьовані панелями на основі НДП.

Внутрішнє оздоблення третього поверху: стіни інтернет-кафе, боулінгу та більярдної оформлюються декоративним клейовим покриттям за ескізами третьої категорії складності. У приміщенні боулінгу підлога бетонна, у більярдній – мозаїчна. Стелі в цих приміщеннях оштукатурені. У кімнатах відпочинку персоналу стіни обклеюються шпалерами, підлоги виконуються з паркету та лінолеуму, стелі – підвісні.

Колони будівлі облицьовані полірованими гранітними плитами чотиригранної форми розміром 0,5×0,5 м.

1.6 Теплотехнічний розрахунок зовнішньої стіни розважального кіноцентру

Визначаємо товщину зовнішньої стіни кіноцентру, що будується в м. Запоріжжя.

Таблиця 1.1- Кліматичні параметри для м. Запоріжжя

№ п/п	Расчетная зимняя температура наружного воздуха и зона влажности	Значение по прил. 2
1	Абсолютная минимальная	- 34
2	Наиболее холодных суток, обеспеченностью 0,92	- 25С
3	Наиболее холодной пятидневки, обеспеченностью 0,92	- 22
4	Зона влажности	третья (сухая)

Таблиця 1.2 - Макроклімат приміщення і умови експлуатації огорожі

№ п/п	Наименование	Значение	Обоснование
1	Расчетная температура внутреннего воздуха	$t_{в}=20^{\circ}\text{C}$	ДБН В.2.6-31-2006
2	Влажность воздуха	$\varphi=56\%$	ДБН В.2.6-31-2006

3	Влажностный режим	Нормальный	ДБН В.2.6-31-2006
4	Условия эксплуатации ограждения	Б	ДБН В.2.6-31-2006

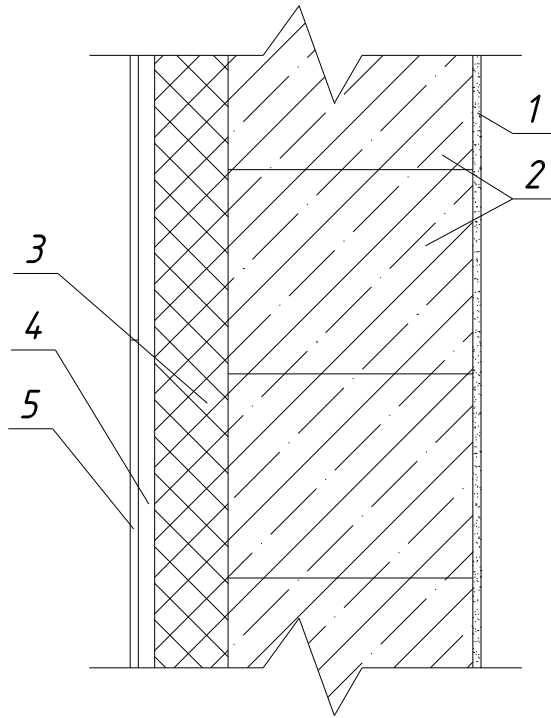


Рисунок 1.2 – Конструктивна схема стіни

Таблица 1.3 - Конструкция стіни і розрахункові коефіцієнти

Конструктивная схема стены	Характеристика слоев			Расчетные коэффициенты	
	№ слоя	Материал	Толщина, м	λ , Вт/ (м ² ·°C)	S, Вт/ (м ² ·°C)
Рисунок 2.2	1	Штукатурка цементно-песчаная	0,010	0,81	9,76
	2	Газобетон (625x250x300)	0,300	0,14	2,19

	3	Минераловатные плиты, $\rho=0,2 \text{ т/м}^3$	0,090	0,087	1,32
	4	Воздушная прослойка	0,020	-	-
	5	Облицовка	0,010	-	-

Необхідний опір теплопередачі $R_0^{ez} = 2,5 \text{ м}^2 \cdot \frac{C^0}{\text{Вт}}$, прийняте відповідно до вимог ДБН В.2.6-31:2016.

Визначаємо загальний опір теплопередачі огорожі по формулі:

$$R_0 = \frac{1}{\alpha_b} + R_1 + R_2 + R_3 + \frac{1}{\alpha_H} = \frac{1}{8.7} + 0.0123 + 2.14 + 1.034 + \frac{1}{23} = 3.4 \text{ м}^2 \cdot \frac{C^0}{\text{Вт}}$$

З порівняння $R_0=3,4 > R_{0\text{тр}}=2,5$ слідує, що необхідна умова дотримується, тобто прийнята конструкція стіни задовольняє теплотехнічним вимогам.

1.7 Теплотехнічний розрахунок горищного перекриття розважального кіноцентру

Визначаємо розрахунковим шляхом товщину утеплюючого шару горищного перекриття кіноцентру, що будується в м. Запоріжжя.

Кліматичні параметри для м. Запоріжжя, мікроклімат приміщення і умови експлуатації огорожі представлені в таблиці 1.1 і таблиці 1.2.

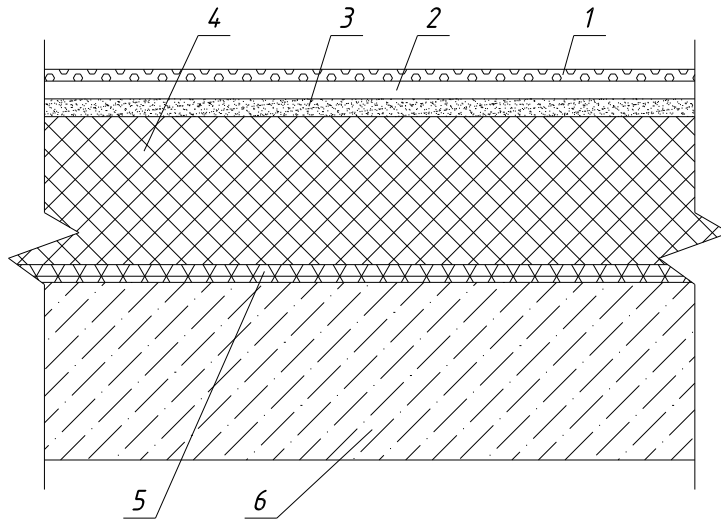


Рисунок 1.3 – Конструктивна схема перекриття

Таблиця 1.4 - Конструкція стіни і розрахункові коефіцієнти

Конструктивна схема перекриття	Характеристика шарів			Розрахункові коефіцієнти	
	№ шару	Матеріал	Товщи на, м	λ , Вт/ (м ² ·°C)	S, Вт/ (м ² ·°C)
Рисунок 1.3	1	Верхній шар гравій керамзитовий	0,020	0,23	3,6
	2	Руберойд	0,030	0,17	3,53
	3	Цементне стягування	0,030	0,81	9,76
	4	Мінераловатні плити, $\rho=0,2$ т/м ³	0,250	0,081	1,11
	5	Пароізоляція, $\rho=0,3$ т/м ³	0,030	0,064	0,73
	6	Монолітна ЗБ плита	0,300	2,04	18,95

Необхідний опір теплопередачі $R_0^{ex} = 3 \text{ м}^2 \cdot \frac{C^0}{\text{Вт}}$, прийняте відповідно до

вимог ДБН В.2.6-31:2021 Теплова ізоляція та енергоефективність будівель.

Визначаємо загальний опір теплопередачі огорожі по формулі:

$$R_0 = \frac{1}{\alpha_b} + R_1 + R_2 + R_3 + R_4 + R_5 + R_6 + \frac{1}{\alpha_H} =$$

$$= \frac{1}{8.7} + 0.087 + 0.176 + 0.037 + 3.086 + 0.469 + 0.15 + \frac{1}{23} = 4.2 \text{ м}^2 \cdot \frac{\text{С}^0}{\text{Вт}}$$

З порівняння $R_0=4,2 > R_{0\text{тр}}=3$ слідує, що необхідна умова дотримується, тобто прийнята конструкція горищного перекриття задовольняє теплотехнічним вимогам.

2 КОНСТРУКТИВНІ РІШЕННЯ КАРКАСУ

2. 1 Конструктивная схема каркаса будівлі

Проектуємо чотириповерховий монолітний залізобетонний каркас кінотеатру «Амега», який має п'ять прольотів в поперечному напрямі, і вісім прольотів в подовжньому напрямі. Розрахунок каркаса виконуємо в програмному комплексі LIRA.

У основу розрахунку покладений метод кінцевих елементів в переміщеннях. Як основні невідомі приймаємо наступні переміщення вузлів: X лінійне по осі X ; Y лінійне по осі Y ; Z лінійне по осі Z ; UX кутове навколо осі X ; UY кутове навколо осі Y ; UZ кутове навколо осі Z .

У конструктивній системі каркаса виділено дві підсистеми конструкцій, що несуть: горизонтальні і вертикальні.

Горизонтальні конструкції забезпечують геометричну незмінність в плані, передають прикладені до них навантаження на вертикальні конструкції, беруть участь в просторовій роботі всієї конструкції як жорсткі диски, перешкоджають взаємному зрушенню неоднаково навантажених вертикальних елементів. Як горизонтальні конструкції виступають монолітні ригелі і плити перекриття.

Вертикальні конструкції виконують головні несучі функції сприймають всі прикладені до системи навантаження, передаючи їх на фундамент. Як вертикальні конструкції виступають колони.

Жорсткість і незмінність просторової системи забезпечуємо жорсткими вузлами «ригель-колона» і «плита-ригель». Кріплення колон до фундаментів також жорстке.

Крок колон в подовжньому напрямі 12 м, в поперечному – 6 м.

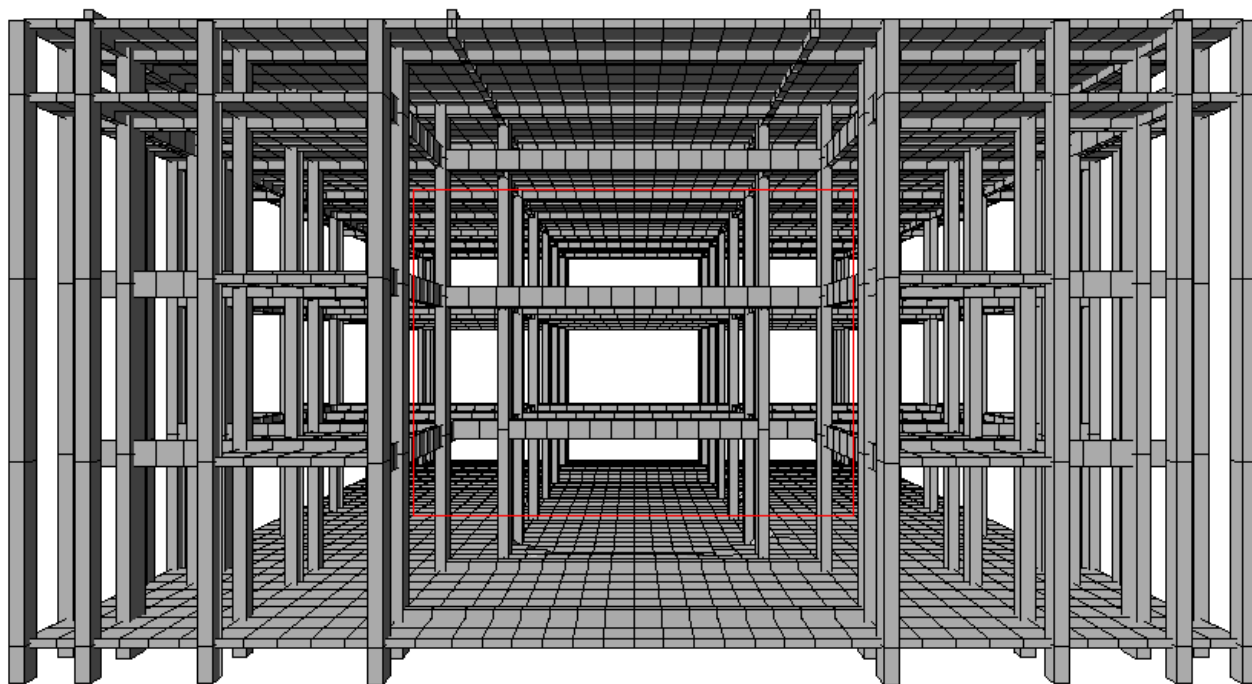


Рисунок 2.1 - Просторова модель

Розрахунок виконується за п'ятою ознакою схеми – шість ступенів свободи у вузлі.

Система розбита на сітку, розміром 1х1 м.

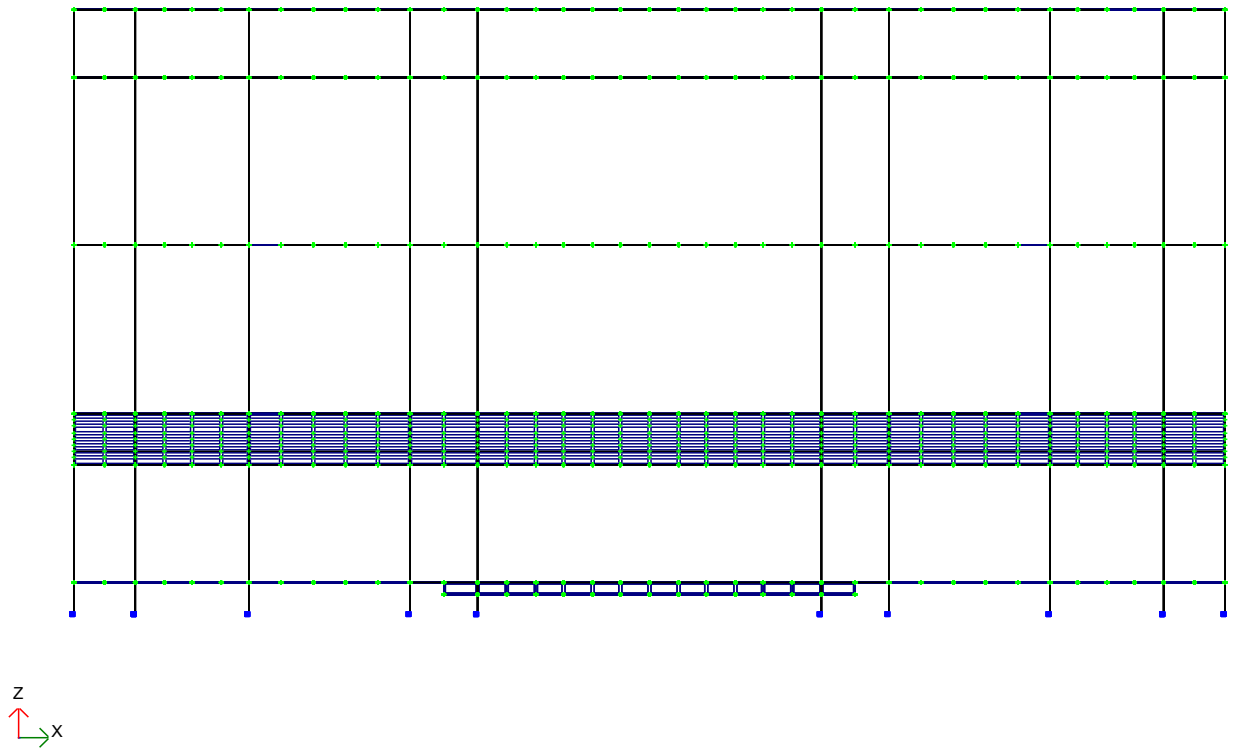


Рисунок 2.2 -- Розрахункова схема в проекції на площину XOZ

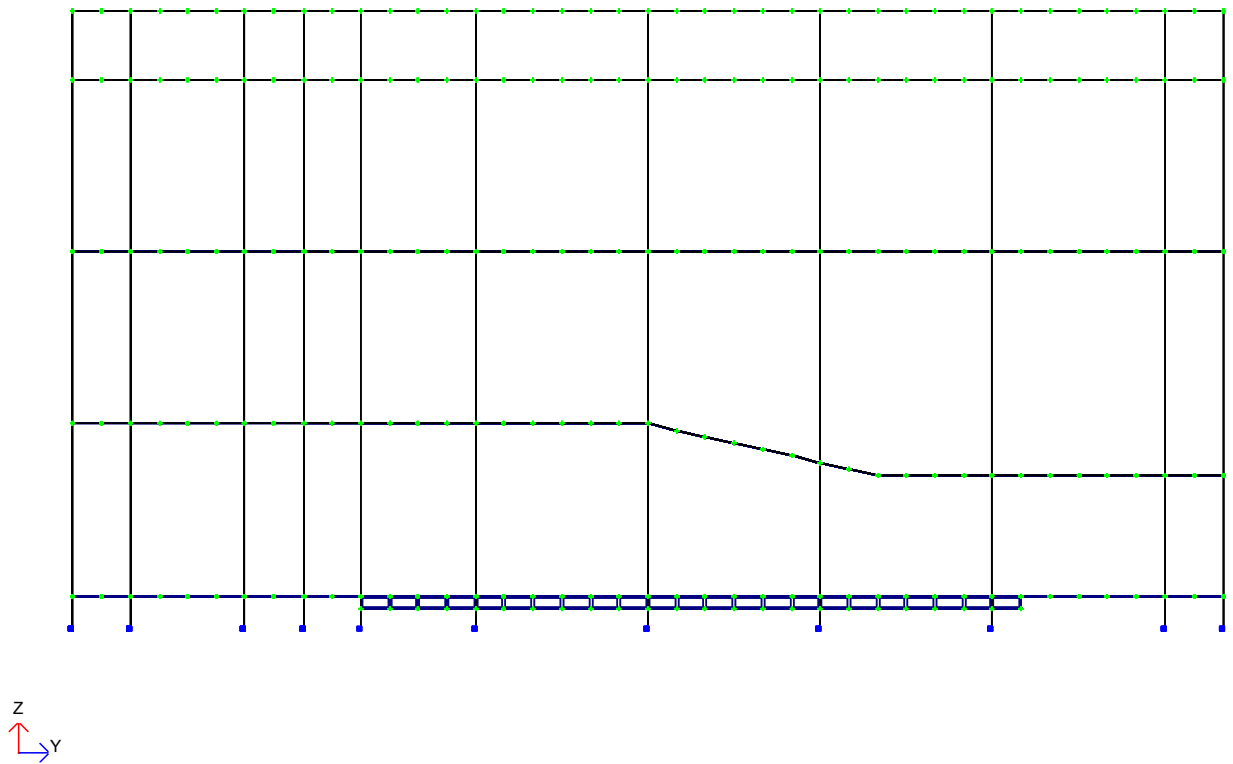


Рисунок 2.3 - Розрахункова схема в проекції на площину XOY

2.2 Кінцеві елементи

Розрахункова схема складається з наступних типів кінцевих елементів:

- тип 10 Універсальний просторовий стрижньовий КЕ – до нього відносяться колони і ригелі;
- тип 41 Універсальний прямокутний КЕ оболонки – до нього відносяться плити перекриття і покриття.

Загружение 1

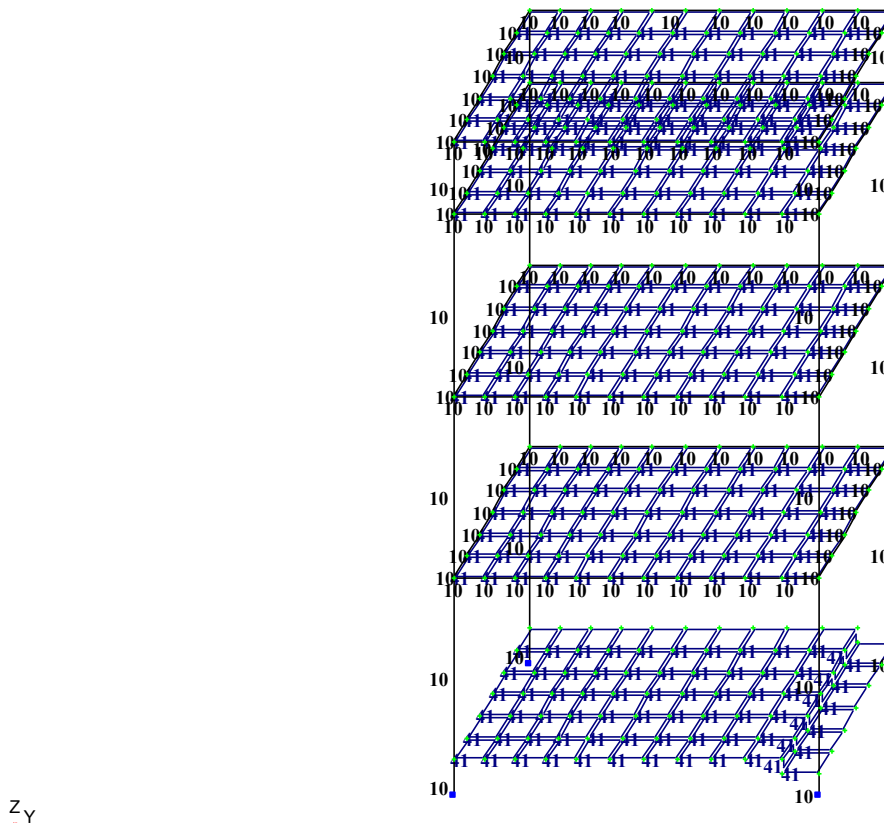


Рисунок 2.4 - Типи кінцевих елементів на ділянці каркаса

2.3 Перетини елементів каркаса

У даній розрахунковій схемі присутньо чотири види перетину:

- колона К1 800х500 мм;
- колона К2 500х500 мм;
- ригель Р1 300х900 мм;

- перекриття $\Pi t=300$ мм;

2.4 Жорсткості елементів каркаса

У розрахунковій схемі застосовано чотири типи жорсткості:

- 1-й тип жорсткості брус 80х50 – колону;
- 2-й тип жорсткості брус 50х50 – колону;
- 3-й тип жорсткості брус 30х90 – ригель;
- 4-й тип жорсткості пластина Н 30 – перекриття і покриття.

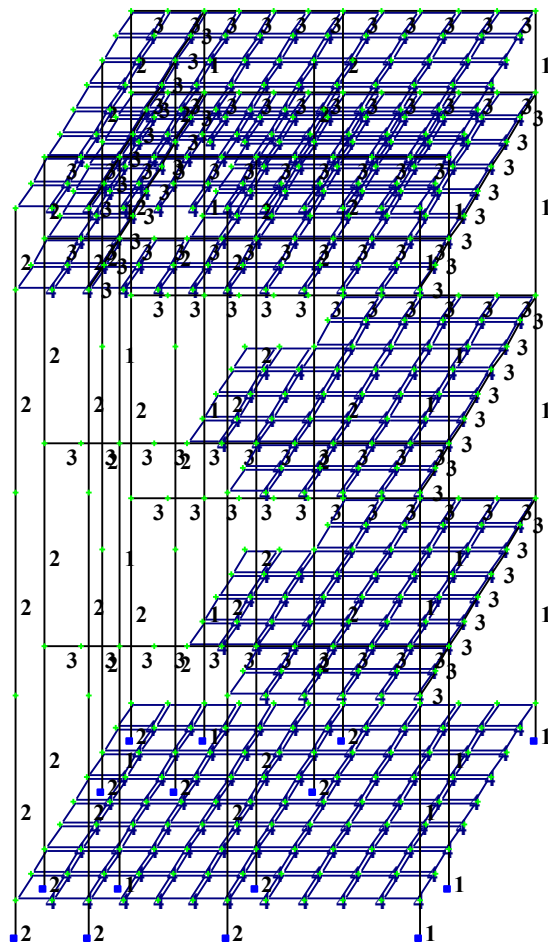


Рисунок 2.6 - Жорсткості елементів на ділянці каркаса

2.5 Збір навантажень

Збір навантажень на конструкцію виконуємо відповідно до вимог ДБН В.1.2. – 2.2006 «Навантажень і дії».

На систему каркаса діють такі навантаження:

- постійне навантаження: власна вага, навантаження від покриття, навантаження від перекриття, навантаження від стінової огорожі, навантаження від сходів;
- тимчасове навантаження: снігове навантаження, вітрове навантаження;
- тимчасове тривале навантаження: навантаження від залів, навантаження від горища.

Постійне навантаження

Навантаження від власної ваги

Навантаження від власної ваги обчислюється автоматично програмним комплексом LIRA по заданих величинах елементів: щільності і перетинів елементів.

Завантаження 1

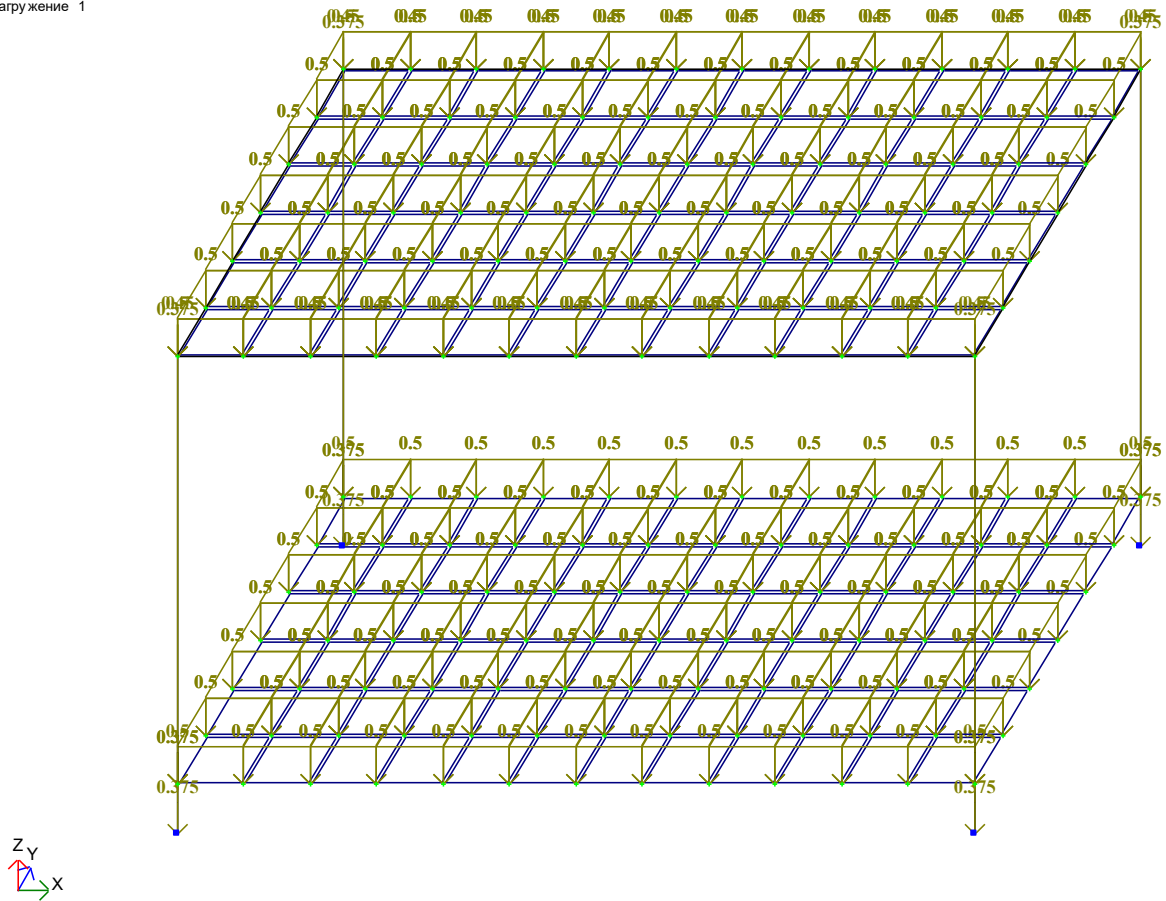


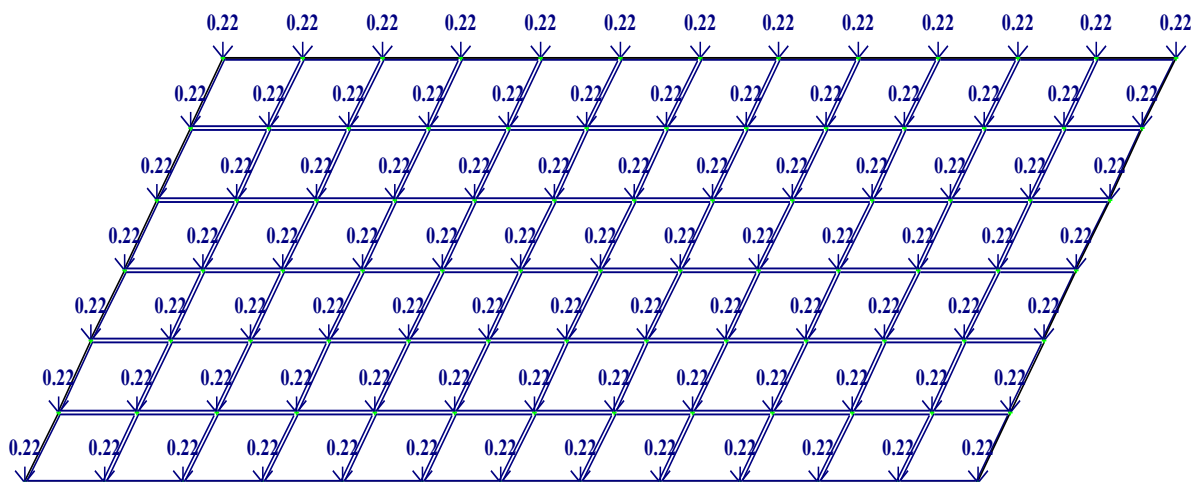
Рисунок 2.7 - Завантаження 1 – Частина схеми завантаження від власної ваги,

 t/m^2

Таблиця 2.1 - Навантаження від покриття

№ п/п	Вид навантажки	Нормативне навантаження кН/м ²	γ_f	Розрахункове навантаження кН/м ²
1	2	3	4	5
1	Гравійний захист	0,38	1,3	0,494
2	Руберойд	0,18	1,3	2,34
3	Цементне стягування	0,54	1,3	0,702
4	Мінераловатніє плити	0,50	1,3	0,650
5	Пароізоляція	0,09	1,3	0,117
	Всього по покриттю	1,69		2,197

1. Гравійний захист: $h=20\text{мм}$, $\rho=1,9\text{т/м}^3$ $q^H=0,02\cdot1,9\cdot1\cdot10=0,38\text{ кН/м}^2$;
2. Руберойд: $h=30\text{мм}$, $\rho=0,6\text{т/м}^3$ $q^H=0,03\cdot0,6\cdot1\cdot10=0,18\text{ кН/м}^2$;
3. Цементне стягування: $h=30\text{мм}$, $\rho=1,8\text{т/м}^3$ $q^H=0,03\cdot1,8\cdot1\cdot10=0,54\text{ кН/м}^2$;
4. Мінераловатніє плити: $h=250\text{мм}$, $\rho=0,2\text{т/м}^3$ $q^H=0,25\cdot0,2\cdot1\cdot10=0,5\text{ кН/м}^2$;
5. Пароізоляція: $h=30\text{мм}$, $\rho=0,3\text{т/м}^3$ $q^H=0,03\cdot0,3\cdot1\cdot10=0,09\text{ кН/м}^2$;

Рисунок 2.8 - Завантаження 2 – Частина схеми завантаження від покриття, т/м²

Таблиця 2.2 - Навантаження від перекриття

№ п/п	Вид навантаження	Нормативне навантаження кН/м ²	γ_f	Розрахункове навантаження кН/м ²
1	2	3	4	5
Від перекриття 1-го поверху				
1	Покриття мозаїчне	0,44	1,3	0,572
2	Цементне стягування	0,9	1,3	1,17
	Всього по 1-у поверху	1,34		1,742
Від перекриття 2-го поверху				
1	Покриття з паркету мозаїчного	0,07	1,3	0,091
2	Цементне стягування	0,9	1,3	1,17
	Всього по 2-у поверху	0,97		1,261
Від перекриття 3-го поверху				
1	Покриття мозаїчне	0,44	1,3	0,572
2	Цементне стягування	0,9	1,3	1,17
	Всього по 3-у поверху	1,34		1,742
Від перекриття горища				
1	Покриття бетонне	0,48	1,3	0,624
2	Мінераловатніє плити	0,3	1,3	0,39
	Всього по горищу	0,78		1,014
	Всього від перекриття	4,43		5,759

По першому поверху:

1. Покриття мозаїчне: $h=20\text{мм}$, $\rho=2,2\text{т/м}^3$ $q^H=0,02\cdot 2,2\cdot 1\cdot 10=0,44\text{ кН/м}^2$;
2. Цементне стягування: $h=50\text{мм}$, $\rho=1,8\text{т/м}^3$ $q^H=0,05\cdot 1,8\cdot 1\cdot 10=0,9\text{ кН/м}^2$;

По другому поверху:

1. Покриття з паркету мозаїчного: $h=10\text{мм}$, $\rho=0,7\text{т/м}^3$

$$q^H = 0,01 \cdot 0,7 \cdot 1 \cdot 10 = 0,54 \text{ кН/м}^2;$$

$$2. \text{ Цементне стягування: } h=50\text{мм}, \rho=1,8\text{т/м}^3 \quad q^H = 0,05 \cdot 1,8 \cdot 1 \cdot 10 = 0,9 \text{ кН/м}^2;$$

По третьому поверху:

$$1. \text{ Покриття мозаїчне: } h=20\text{мм}, \rho=2,2\text{т/м}^3 \quad q^H = 0,02 \cdot 2,2 \cdot 1 \cdot 10 = 0,44 \text{ кН/м}^2;$$

$$2. \text{ Цементне стягування: } h=50\text{мм}, \rho=1,8\text{т/м}^3 \quad q^H = 0,05 \cdot 1,8 \cdot 1 \cdot 10 = 0,9 \text{ кН/м}^2;$$

По горищу:

$$1. \text{ Покриття бетонне: } h=20\text{мм}, \rho=2,4\text{т/м}^3 \quad q^H = 0,02 \cdot 2,4 \cdot 1 \cdot 10 = 0,48 \text{ кН/м}^2;$$

$$2. \text{ Мінераловатніє плити: } h=100\text{мм}, \rho=0,3\text{т/м}^3 \quad q^H = 0,1 \cdot 0,3 \cdot 1 \cdot 10 = 0,3 \text{ кН/м}^2;$$

Таблиця 2.3 - Навантаження від стінної огорожі

№ п/п	Вид навантаження	Нормативне навантаження кН/м ²	γ_f	Розрахункове навантаження кН/м ²
1	2	3	4	5
Від зовнішніх стенів				
1	Заввишки 7,7 м, $\delta=0,430$ м	20,124	1,1	22,1364
2	Заввишки 5,7 м, $\delta=0,430$ м	15,48	1,1	17,028
3	Заввишки 3,9 м, $\delta=0,430$ м	10,836	1,1	11,9196
4	Заввишки 2,1 м, $\delta=0,430$ м	6,192	1,1	6,8112
	Всього від зовнішніх стенів	52,632		57,8952
Від внутрішніх стенів				
1	Заввишки 7,7 м, $\delta=400$ мм	18,72	1,1	20,592
2	Заввишки 5,7 м, $\delta=400$ мм	13,92	1,1	15,312
3	Заввишки 5,7 м, $\delta=200$ мм	6,96	1,1	7,656
4	Заввишки 3,9 м, $\delta=200$ мм	4,56	1,1	5,016
	Всього від внутрішніх стенів	44,16		48,576

Від зовнішніх стенів:

$$1. \text{ Газобетон: } \delta_{\text{ст}}=430\text{мм}, \rho_{\text{ст}}=0,6\text{т/м}^3 \quad q^H = 0,43 \cdot 0,6 \cdot 10 \cdot 7,7 = 20,124 \text{ кН/м}^2;$$

2. Газобетон: $\delta_{\text{CT}}=430\text{мм}$, $\rho_{\text{CT}}=0,6\text{т/м}^3$ $q^H=0,43\cdot0,6\cdot10\cdot5,7=15,48\text{ кН/м}^2$;
 3. Газобетон: $\delta_{\text{CT}}=430\text{мм}$, $\rho_{\text{CT}}=0,6\text{т/м}^3$ $q^H=0,43\cdot0,6\cdot10\cdot3,9=10,836\text{ кН/м}^2$;
 4. Газобетон: $\delta_{\text{CT}}=430\text{мм}$, $\rho_{\text{CT}}=0,6\text{т/м}^3$ $q^H=0,43\cdot0,6\cdot10\cdot2,1=5,418\text{ кН/м}^2$;

Від внутрішніх стінів:

1. Газобетон $\delta_{\text{CT}}=400\text{мм}$, $\rho_{\text{CT}}=0,6\text{т/м}^3$ $q^H=0,4\cdot0,6\cdot10\cdot7,7=18,72\text{ кН/м}^2$;
 2. Газобетон $\delta_{\text{CT}}=400\text{мм}$, $\rho_{\text{CT}}=0,6\text{т/м}^3$ $q^H=0,4\cdot0,6\cdot10\cdot5,7=13,92\text{ кН/м}^2$;
 3. Газобетон $\delta_{\text{CT}}=200\text{мм}$, $\rho_{\text{CT}}=0,6\text{т/м}^3$ $q^H=0,2\cdot0,6\cdot10\cdot5,7=6,96\text{ кН/м}^2$;
 4. Газобетон $\delta_{\text{CT}}=200\text{мм}$, $\rho_{\text{CT}}=0,6\text{т/м}^3$ $q^H=0,2\cdot0,6\cdot10\cdot3,9=4,56\text{ кН/м}^2$;

Навантаження від сходових маршів приймаємо конструктивно – 4 т.

а 2

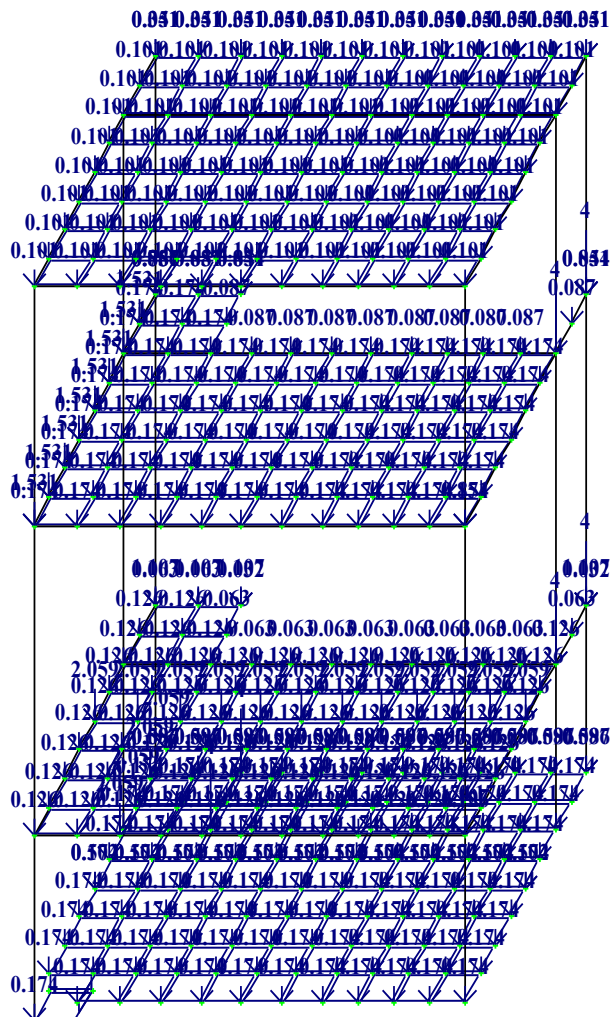


Рисунок 2.9 - Завантаження 2 – Частина схеми завантаження від перекриття, стінової огорожі і сходів т/м², т

Таблиця 2.4 - Тимчасове тривале навантаження

№ п/п	Вид навантажки	Нормативне навантаження кН/м ²	γ_f	Розрахункове навантаження кН/м ²
1	2	3	4	5
1	Навантаження в залах кінотеатру	4	1,2	4,8
2	Навантаження в горищі	0,7	1,3	0,91
	Всього від тимчасової тривалої	4,7		5,71

Завантаження 3

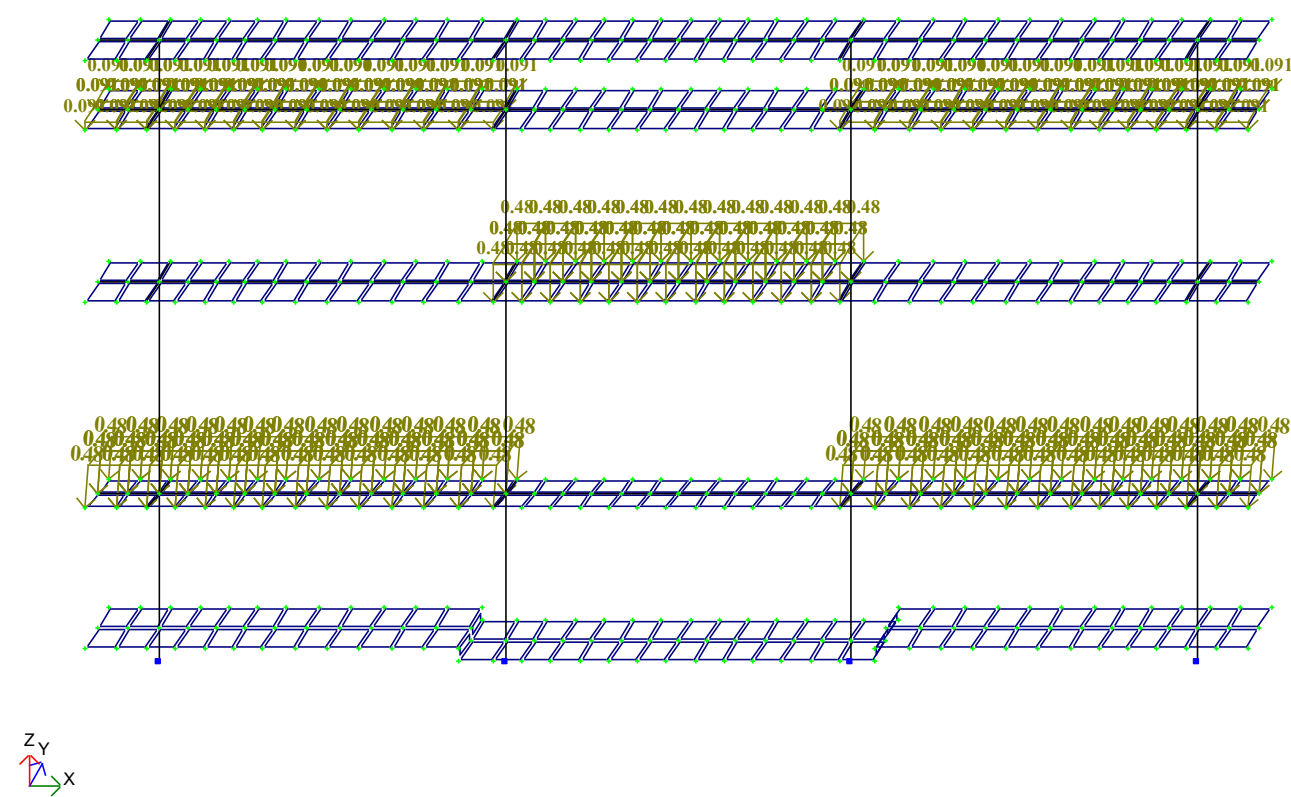


Рисунок 2.10 - Завантаження 3 – Частина схеми завантаження від тимчасового тривалого навантаження 1 т/м²

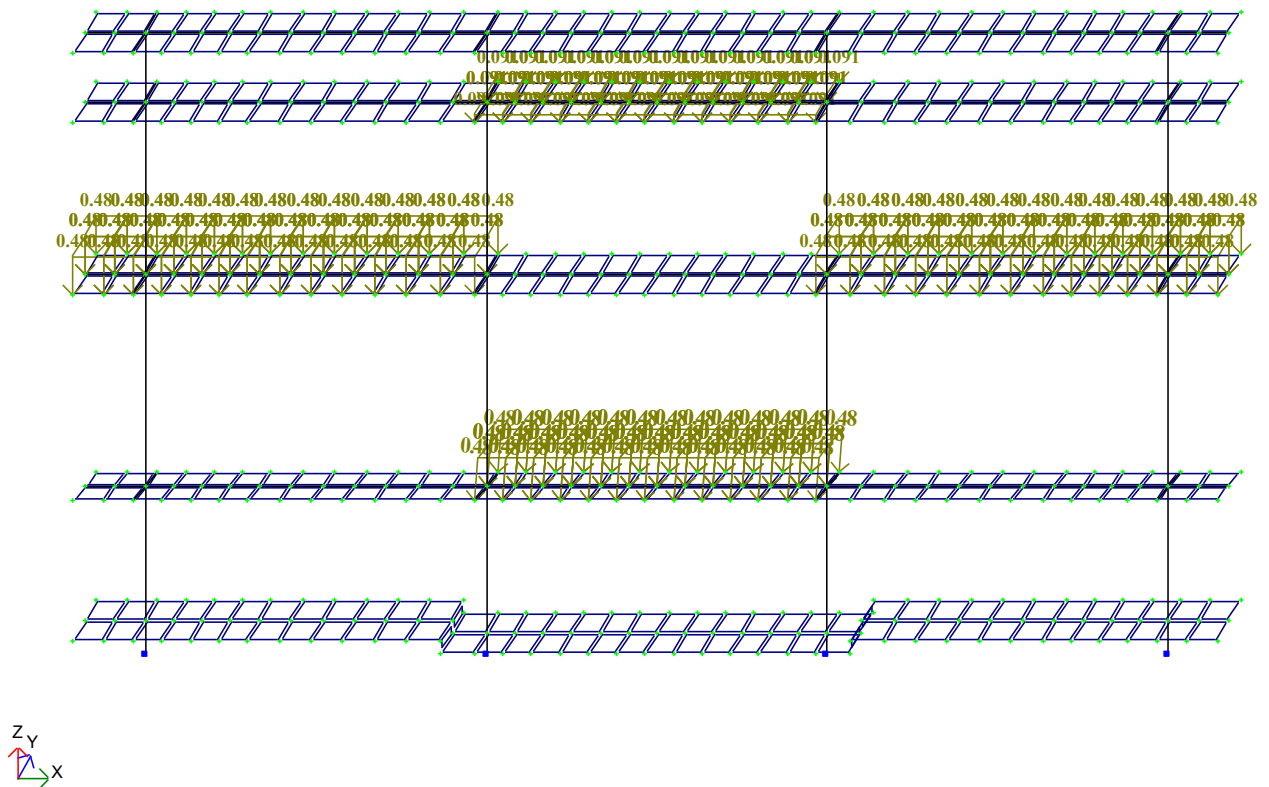


Рисунок 2.11 - Завантаження 4 – Частина схеми завантаження від тимчасового тривалого навантаження 2, т/м²

Тимчасове навантаження

Снігове навантаження

Снігове навантаження є змінним навантаженням, для неї знаходимо граничне розрахункове значення.

Сніговий район для м. Запоріжжя – II, $S_0=1,11 \text{ кН/м}^2$.

Граничне розрахункове значення снігового навантаження на покриття (конструкції) обчислюємо за формулою:

$$S_m = \gamma_{fm} \cdot S_0 \cdot C \quad (2.1)$$

де γ_{fm} – коефіцієнт надійності по граничному значенню снігового навантаження, $\gamma_{fm}=1,14$; $T=100$ лет;

S_0 – характеристичне значення снігового навантаження, $S_0=1,11 \text{ кН/м}^2$;

C – коефіцієнт,

$$C = \mu \cdot C_e \cdot C_{alt} \quad (2.2)$$

де μ – коефіцієнт переходу від ваги снігового покриву на поверхні землі до снігового навантаження на покриття, $\mu=1$, т.к. $\alpha \leq 25^\circ$;

C_e – коефіцієнт, що враховує режим експлуатації покрівлі $C_e=1$;

C_{alt} – коефіцієнт географічної висоти, $C_{alt}=1$.

$$\text{Тоді } C = \mu \cdot C_e \cdot C_{alt} = 1 \cdot 1 \cdot 1 = 1$$

$$S_m = 1,14 \cdot 1,11 \cdot 1 = 1,2654$$

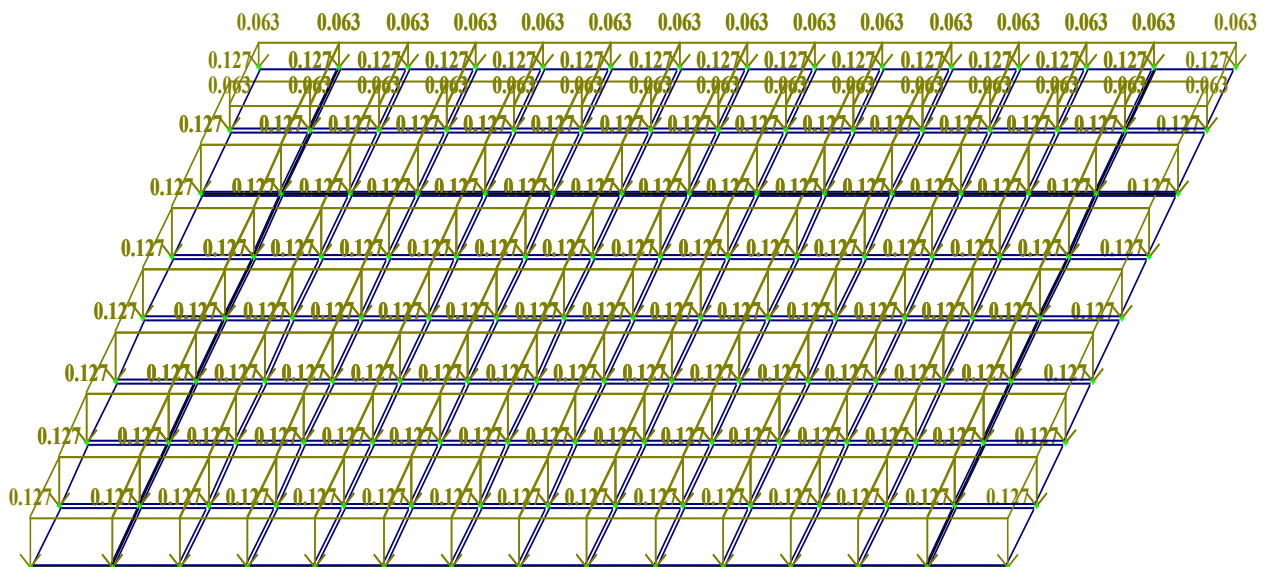


Рисунок 2.12 - Завантаження 5 – Частина схеми завантаження від снігового навантаження, т/м^2

Вітрове навантаження є змінним навантаженням, для неї знаходимо граничне розрахункове значення.

Вітровий район для м. Запоріжжя – III, $W_0=0,46 \text{ кН/м}^2$;

Граничне розрахункове значення вітрового навантаження на горизонтальну проекцію покриття (конструкції) обчислюємо за формулою:

$$W_m = \gamma_{fm} \cdot W_0 \cdot C \quad (2.3)$$

где γ_{fm} – коефіцієнт надійності по граничному значенню вітрового навантаження, $\gamma_{fm}=1,14$; $T=100$ лет;

W_0 – характеристичне значення вітрового навантаження, $W_0=0,46$ кН/м²;

де C_{aer} – аеродинамічний коефіцієнт, $C_{aer}^{актив}=C_e=+0,8$; $C_{aer}^{пас}=C_{e3}=-0,41$;

C_h – коефіцієнт висоти споруди;

C_{alt} – коефіцієнт географічної висоти, $C_{alt}=1$;

C_{rel} – коефіцієнт рельєфу, $C_{rel}=1$;

C_{dir} – коефіцієнт напрямку, $C_{dir}=1$

Визначимо коефіцієнт висоти споруди C_h , який враховує збільшення вітрового навантаження залежно від висоти конструкції:

$$4,2 \text{ м} - C_{h1}=1,2$$

$$4,726 \text{ м} - C_{h2}=1,2$$

$$6 \text{ м} - C_{h3}=1,44$$

$$7,3 \text{ м} - C_{h4}=1,45$$

$$7,8 \text{ м} - C_{h5}=1,48$$

$$12 \text{ м} - C_{h6}=1,65$$

$$18 \text{ м} - C_{h7}=1,75$$

$$20,4 \text{ м} - C_{h8}=1,87$$

Визначимо коефіцієнт C з навітряного боку:

Визначимо вітрове навантаження з навітряного боку на 1 м², т/м²:

$$W_1^{акт} = 1,14 \cdot 0,46 \cdot 0,96 = 0,503$$

$$W_2^{акт} = 1,14 \cdot 0,46 \cdot 0,96 = 0,503$$

$$W_3^{акт} = 1,14 \cdot 0,46 \cdot 1,152 = 0,604$$

$$W_4^{акт} = 1,14 \cdot 0,46 \cdot 1,16 = 0,608$$

$$W_5^{\text{акт}} = 1,14 \cdot 0,46 \cdot 1,184 = 0,621$$

$$W_6^{\text{акт}} = 1,14 \cdot 0,46 \cdot 1,32 = 0,692$$

$$W_7^{\text{акт}} = 1,14 \cdot 0,46 \cdot 0,96 = 0,734$$

$$W_8^{\text{акт}} = 1,14 \cdot 0,46 \cdot 0,96 = 0,785$$

Визначимо вітрове навантаження з навітряного боку на елементи колон на 1 пм, т/м:

$$q_{4,2}^{\text{акт}} = 0,503 \cdot 4,2 = 2,1126$$

$$q_6^{\text{акт}} = 0,604 \cdot 6 = 3,624$$

$$q_{12}^{\text{акт}} = 0,692 \cdot 6 = 4,152$$

$$q_{18}^{\text{акт}} = 0,734 \cdot 6 = 4,404$$

$$q_{20,4}^{\text{акт}} = 0,785 \cdot 2,4 = 4,71$$

Визначимо коефіцієнт С із завітреного боку:

Визначимо вітрове навантаження із завітреного боку на 1 м², т/м²:

$$W_1^{\text{пас}} = 1,14 \cdot 0,46 \cdot 0,492 = 0,258$$

$$W_2^{\text{пас}} = 1,14 \cdot 0,46 \cdot 0,492 = 0,258$$

$$W_3^{\text{пас}} = 1,14 \cdot 0,46 \cdot 0,5904 = 0,310$$

$$W_4^{\text{пас}} = 1,14 \cdot 0,46 \cdot 0,5945 = 0,312$$

$$W_5^{\text{пас}} = 1,14 \cdot 0,46 \cdot 0,607 = 0,323$$

$$W_6^{\text{пас}} = 1,14 \cdot 0,46 \cdot 0,677 = 0,355$$

$$W_7^{\text{пас}} = 1,14 \cdot 0,46 \cdot 0,718 = 0,377$$

$$W_8^{\text{пас}} = 1,14 \cdot 0,46 \cdot 0,767 = 0,402$$

Визначимо вітрове навантаження із завітреного боку на елементи колон на 1 пм, т/м:

$$q_n^{\text{пас}} = W_n^{\text{пас}} \cdot h$$

$$q_{4,2}^{\text{пас}} = 0,258 \cdot 4,2 = 1,0836$$

$$q_6^{\text{пас}} = 0,31 \cdot 6 = 1,86$$

$$q_{7,8}^{\text{пас}} = 0,323 \cdot 6 = 1,936$$

$$q_{12}^{\text{пас}} = 0,355 \cdot 6 = 2,13$$

$$q_{18}^{\text{пас}} = 0,377 \cdot 6 = 2,262$$

$$q_{20,4}^{\text{пас}} = 0,402 \cdot 2,4 = 2,412$$

Завантаження 6

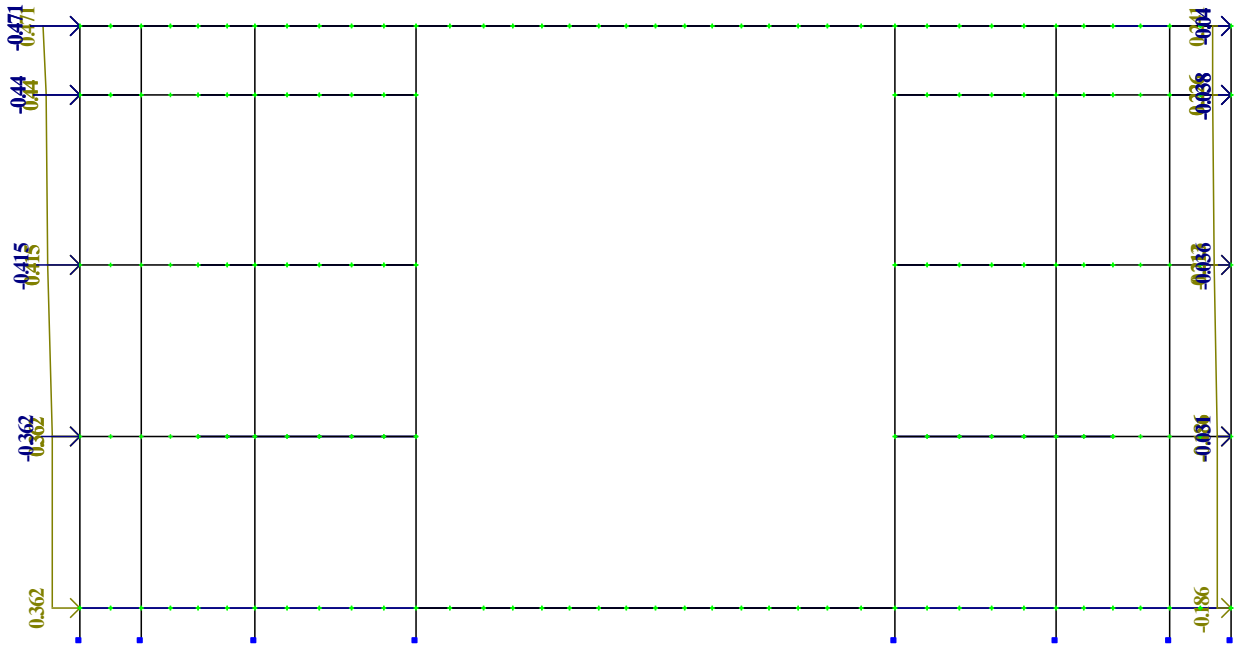


Рисунок 2.13 - Завантаження 6 – Схема завантаження вітровим навантаженням

1, т/м², т/м

Завантаження 7

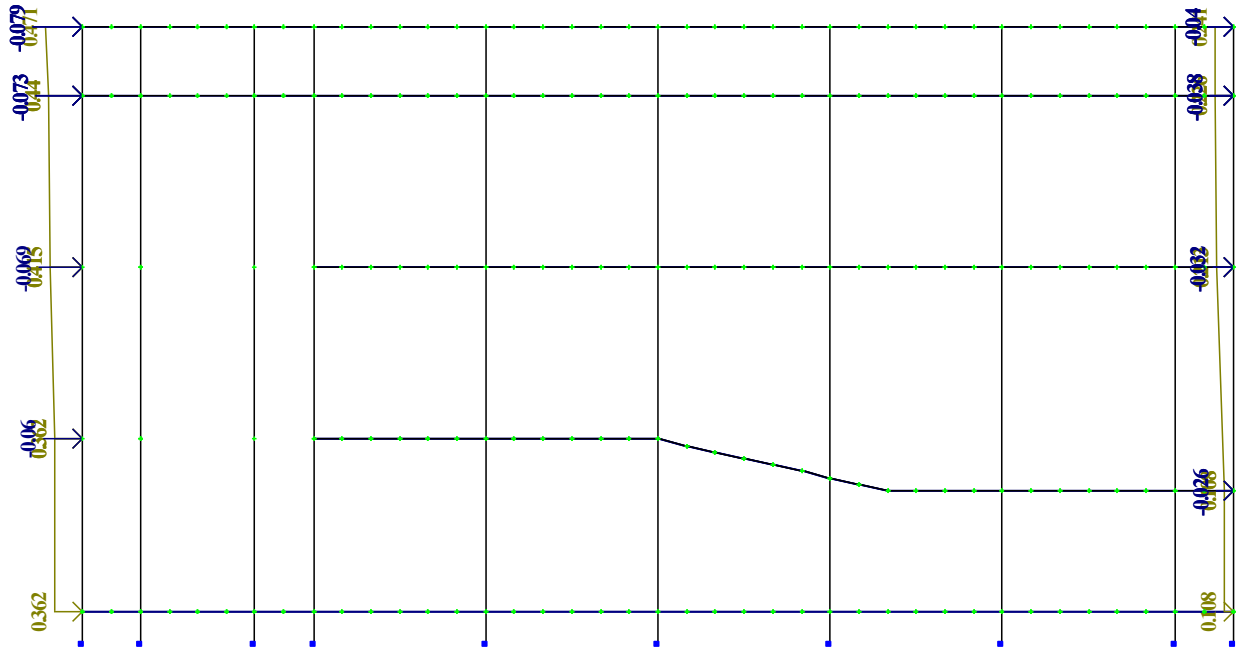


Рисунок 2.14 - Завантаження 7 – Схема завантаження вітровим навантаженням
 $2, \text{т/м}^2, \text{т/м}$

3 ТЕХНОЛОГІЧНІ ПРОЦЕСИ БУДІВНИЦТВА БУДІВЛІ

3.1 Технологічна карта на улаштування вентилязованого фасаду

Технологічна карта розроблена на улаштування вентилязованого фасаду з облицюванням фасадними касетами (панелями) кіноцентру.

Вентильована фасадна система складається з наступних конструктивних елементів:

- кріпильних кронштейнів, закріплених до стіни облицюваного фасаду і службовців для кріплення тих, що вертикальних направляють;
- термоізоляційного шару, що виконує роль утеплення і вітрозахисту стін будівлі;
- горизонтальних і таких, що вертикальних направляють, є складовою частиною каркаса;
- облицювального шару з касет типу МП 2000 – основній конструкції фасаду, що захищає і декоративній.

Робіт по пристрою вентилязованого фасаду виконуються при температурі зовнішнього повітря від -15°C до $+25^{\circ}\text{C}$. При виконанні робіт в несприятливих погодних умовах, робочі місця необхідно захистити навісами.

У складі технологічної карти розглянуті наступні питання:

- підготовчі роботи;
- монтаж кронштейнів;
- утеплення фасаду;
- пристрій каркаса, що несе;
- пристрій зовнішнього облицювання.

Режим праці приймається з умови оптимального темпу виконання трудових процесів, при раціональній організації робочого місця, чіткого розподілу

обов'язків між робочими бригадами з урахуванням розподілу праці, застосування механізованого інструменту і інвентарю.

Всі роботи по улаштуванню фасадної системи проводити відповідно до вимог проектної документації, проекту виробництва робіт, і справжньої типової технологічної карти.

3.2 Організація і технологія виконання робіт

Роботи з монтажу вентиляованих фасадів із використанням фасадних касет дозволяється виконувати лише за наявності розробленого та затвердженого робочого проекту відповідно до чинних нормативних вимог. Проектна документація повинна містити креслення вузлів кріплення несучої підсистеми до конструкцій будівлі.

До початку монтажу необхідно розробити проект виконання робіт відповідно до діючих будівельних норм, зокрема ДБН А.3.1-5:2016 «Організація будівельного виробництва». У цьому документі визначають склад техніки, інструментів і оснащення, заходи з охорони праці, порядок проведення контрольних випробувань і спостережень, а також раціональний поділ фасаду на робочі ділянки.

Особлива увага приділяється заходам безпеки під час виконання робіт у зонах прокладання підземних комунікацій. Такі мережі повинні бути позначені на місцевості, а роботи в цих зонах виконуються під контролем відповідальних осіб і за участю представників спеціалізованих служб. У разі виконання робіт поблизу діючих кабелів або газопроводів залучаються відповідні фахівці.

Затверджений проект виконання робіт передається виконавцю не пізніше ніж за місяць до початку будівництва. Перед стартом монтажу проводиться приймання поверхні зовнішніх стін від замовника.

Перевірка надійності кріпильних елементів у несучих конструкціях виконується спеціалізованими лабораторіями з відповідною ліцензією, з оформленням результатів у вигляді протоколів.

Будівельний майданчик та робочі місця повинні бути забезпечені засобами пожежогасіння, а конструкції підмоцвання — оброблені вогнезахисними матеріалами.

Підготовчий етап

До початку монтажу необхідно:

- завершити загальнобудівельні роботи на фасадах;
- виконати обміри та підготувати креслення з урахуванням фактичних відхилень конструкцій;
- визначити особливості геометрії фасаду (виступи, отвори, перепади тощо);
- провести розмітку поверхні;
- узгодити розміщення інженерних комунікацій;
- забезпечити місця для зберігання матеріалів і побутові приміщення;
- визначити точки підключення до електромережі.

Для виконання робіт застосовуються інвентарні риштування, монтаж і демонтаж яких здійснюється відповідно до ДСТУ-Н-П Б В.2.6-157:2010 та вимог охорони праці. Риштування встановлюють на сталеві опори та закріплюють до фасаду анкерами. Відстань між настилом і облицюванням не повинна перевищувати 150 мм.

Перед початком монтажу перевіряється комплектність матеріалів і обладнання, їх відповідність специфікації, а також якість. Обов'язковим є облаштування захисних тентів, огороження небезпечних зон і підготовка риштувань до експлуатації.

Монтажні роботи виконуються бригадою відповідної кваліфікації. Перед початком працівники проходять інструктаж і ознайомлюються з технологічною

документацією. Будівлю поділяють на окремі захватки, а роботи виконують за визначеною послідовністю.

Основні етапи монтажу

Розмітка та встановлення кронштейнів. Роботи починаються з геодезичної розмітки фасаду із застосуванням точних приладів. Місця встановлення кронштейнів визначаються відповідно до проєкту. Після розмітки свердлять отвори та встановлюють кронштейни з урахуванням теплоізоляційних прокладок для запобігання утворенню «містків холоду».

Монтаж утеплювача. Плити утеплювача встановлюються знизу догори щільно одна до одної. Кріплення здійснюється дюбель-анкерними елементами. Поверх утеплювача монтується вітрозахисна плівка з нахлестом.

Монтаж профільної системи. Горизонтальні та вертикальні профілі закріплюються до кронштейнів самонарізними гвинтами з дотриманням проєктних відстаней і компенсаційних зазорів.

Встановлення фасонних елементів. На каркас монтуються добірні елементи, оформлюються вузли примикання, отвори та стики.

Монтаж фасадних касет. Касети встановлюються знизу вгору та зліва направо. Кріплення здійснюється самонарізними гвинтами, із дотриманням необхідних зазорів між елементами. Після завершення робіт захисна плівка знімається.

Для забезпечення ефективної вентиляції залишаються необхідні повітряні зазори.

Контроль якості. Контроль виконання робіт здійснюється інженерно-технічним персоналом, проєктувальниками та представниками технічного нагляду. Всі етапи робіт перевіряються з оформленням відповідної документації. Особлива увага приділяється прихованим роботам (основа, каркас, утеплювач, облицювання).

Якість матеріалів гарантується постачальниками, а їх зберігання та використання повинні відповідати встановленим вимогам.

Таблиця 3.1 - Контроль якості і приймання виконання робіт по монтажу системи

Контрольовані операції	Вимоги	Способи і засоби контролю	Хто і коли контролює	Хто притягується до контролю
1	2	3	4	5
Вхідний контроль				
Вертикальність, горизонтальність, наявність дефектів на поверхні стіни	Підготовка поверхні до виконання робіт	Візуально-вимірник: теодоліт, схи́л, рівень	Майстер (виконроб)	Інспектор, представник замовника
Відповідність проекту елементів системи	За проектом	Візуально: паспорти, сертифікати, відповідність проекту	Майстер (виконроб)	Інспектор, представник замовника
Операційний контроль				
Розмітка фасаду: вертикальність, горизонтальність розмітки, глибина отворів	За проектом	Візуально-вимірювальний: контрольний штир, рулетка вимірювальна металева, теодоліт, схи́л, рівень	Майстер (виконроб), бригадир	Інспектор, представник замовника
Висвердлювання отворів	5% від висвердлених отворів	Вимірювальний: контрольний штир, рулетка металева	Майстер (виконроб)	Інспектор, представник замовника
Відповідність установки кронштейнів проекту (дюбелів, прокладок)	За проектом	Візуально-вимірювальний: теодоліт, лінійка вимірювальна металева, рулетка	Бригадир, майстер (виконроб)	Інспектор, представник замовника

		вимірювальна металева, рівень		
Міцність на виривання	Технічні, не менше вимог проекту	Вимірювальний: динамометр	Бригадир, майстер (виконроб), лабораторія	Інспектор, представник замовника
Закріплення утеплювача: - кількість анкер-дюбелей	За проектом 5-7 шт./м ²	Візуальний	Бригадир, майстер (виконроб)	Інспектор, представник замовника
- ширина швів між плитами утеплювача	Не більше 2 мм	Візуально-вимірювальний: лінійка вимірник металева	Бригадир, майстер (виконроб)	Інспектор, представник замовника
- товщина того, що утепляє шаруючи	-5% +10%	Візуально-вимірювальний: лінійка вимірювальна металева	Бригадир, майстер (виконроб)	Інспектор, представник замовника
Якість установки ветровлаго-защитної плівки	Перехлест полотен не менше 100 мм	Візуально-вимірювальний: лінійка вимірювальна металева	Бригадир, майстер (виконроб)	Інспектор, представник замовника
Установка профілів:	На кожен кронштейн	Візуальний	Бригадир, майстер (виконроб)	Інспектор, представник замовника
- кріплення що направляє до кронштейна	На кожен кронштейн	Візуальний	Бригадир, майстер (виконроб)	Інспектор, представник замовника
- відхилення від площини	Не більше 5 мм	Візуально-вимірювальний: схи́л, будівельний рівень, рейки 2 м	Бригадир, майстер (виконроб)	Інспектор, представник замовника
Приймальний контроль				
Фанерована поверхня: - відхилення від вертикалі	Не більше 2 мм на 3 м довжини	Вимірювальний: рівень, рейка 2 м	Бригадир, майстер (виконроб)	Інспектор, представник замовника

- відхилення розташування швів від вертикалі і горизонталі	Не більше 2 мм на 1 м довжини	Вимірювальний: лінійка вимірювальна металева	Бригадир, майстер (виконроб)	Інспектор, представник замовника
- відхилення ширини швів	± 1 мм	Вимірювальний: лінійка вимірювальна металева	Бригадир, майстер (виконроб)	Інспектор, представник замовника
- нерівності площини (при контролі 2х метровою рейкою)	Не більше 5 мм	Вимірювальний: лінійка вимірювальна металева	Бригадир, майстер (виконроб)	Інспектор, представник замовника
Максимальна величина уступу між суміжними гранями панелей (плит) по площині	± 5 мм на 1 поверх	Вимірювальний: рейка 2м, лінійка вимірювальна металева	Члени комісії	Інспектор, представник замовника
Приймання закінченого фасаду	За проектом	Візуально-вимірювальний: рейка, лінійка вимірювальна металева	Члени комісії	Інспектор, представник замовника

Остаточне приймання вентилязованого фасаду з облицюванням фасадними касетами проводиться всіма відповідальними за якість особами у присутності представника замовника і оформляється підписанням акту про приймання. До акту про остаточне приймання прикладаються наступні документи:

- проектна документація;
- документи, що засвідчують якість матеріалів;
- акти на приховані роботи;
- журнал виробництва робіт, з вказівкою температурних і атмосферних умов, при яких виконувалися роботи.

Після введення в експлуатацію підрядчик дає замовникові гарантійні зобов'язання на термін не менш 2-х років.

3.3 Калькуляція витрат праці, машинного часу і заробітної плати

Таблиця 3.2 - Калькуляція витрат праці, машинного часу і заробітної плати

Найменування процесу	Од. вимі р.	Об'єм робіт	Норма часу		Розцінка, грн		Трудовісткість		Заробітна плата, грн	
			раб. люд-год	маш. маш-год	раб.	маш.	раб. люд-год	маш. маш-год	раб.	маш.
1	2	3	5	6	7	8	9	10	11	12
Монтаж лісів	м2	100,8	0,4	-	0-28,3	-	40,32	-	28-52,6	1
Підготовка поверхні	100 м2	22,5542	2,0	-	1-28	-	45,1084	-	28-87	-
Розмітка свердлення отворів на стіні і	100 отв	47,37	1,6	-	1-12	-	75,792	-	53-05,4	-
Монтаж кріплення кронштейнів і	100 шт	47,37	10	-	0-29,3	-	473,7	-	13-88	-
Монтаж плит утеплювача	100 м2	22,56	7,6	-	5-24	-	171,456	-	118-22	-
Укладання ветровлагозащитної плівки	100 м2	24,8102	5,8	-	4-23	-	143,9	-	104,95	-
Монтаж кріплення профілів і	100 шт	14,7	19	-	13-59	-	279,3	-	199-77,3	-
Монтаж	100	5,64	24,43	-	18-01	-	137,79	-	101-58	-

початкової планки	пм									
Монтаж фасадних касет	100 м2	22,56	52,84	-	8-87	-	1192,07	-	200-10,7	-
Монтаж фасонних виробів	100 м2	6,77	60,18	-	5-07	-	407,42	-	34-32,4	-
Демонтаж лісів	м2	67,2	0,4	-	0-28,3	-	26,88	-	19-01,8	-
Всього		382,3344					2993,74	-	902-30,2	-

3.4 Графік виробництва робіт на вимірника кінцевої продукції

Таблиця 3.3 - Графік виробництва робіт на вимірника кінцевої продукції

№ п/п	Найменування процесу	Од. вимір.	Об'єм робіт	Трудомісткість		Прийнятий склад ланки	К-ть змін	Тривалість процесу
				раб. люд- год	маш. маш- год			
1	2	3	4	5	6	7	8	9
1	Монтаж лісів	м2	100,8	40,32	-	Монтажник будує. конструкцій 4р-2 3р-2 2р-2	1	1
2	Підготовка поверхні	100 м2	22,5542	45,1084	-	Монтажник будує. конструкцій 2р-4	1	2
3	Розмітка і свердлення отворів на стіні	100 отв	47,37	75,792	-	Монтажник будує. конструкцій 2р-4	1	2,3
4	Монтаж і кріплення кронштейнів	100 шт	47,37	473,7	-	Монтажник будує. конструкцій 5р-2 4р-2 3р-4	1	7,2
5	Монтаж плит утеплювача	100 м2	22,56	171,456	-	Ізолювальник 4р-4 2р-4	1	2,6
6	Укладання ветровлагозащитной плівки	100 м2	24,8102	143,9	-	Монтажник будує. конструкцій 4р-2 2р-2	1	4,4
7	Монтаж і кріплення профілів	100 шт	14,7	279,3	-	Монтажник будує. конструкцій 5р-2 4р-2 3р-4	1	4,3
8	Монтаж початкової планки	100 пм	5,64	137,79	-	Монтажник будує. конструкцій	1	4,2

						5р-1 4р-1 3р-2		
9	Монтаж фасадних касет	100 м2	22,56	1192,07	-	Монтажник будує. конструкцій 4р-6 3р-6	1	12
10	Монтаж фасонних виробів	100 м2	6,77	407,42	-	Монтажник будує. конструкцій 5р-4 3р-4	1	6,2
11	Демонтаж лісів	м2	67,2	26,88	-	Монтажник будує. конструкцій 4р-1 3р-1 2р-2	1	0,8
	Всього		382,3344	2993,74	-			

3.5 Матеріально-технічних ресурсів

Таблиця 3.4 - Потреба в інструменті, інвентарі і пристосуваннях

Найменування	К-ть, шт	Призначення
1	3	4
Рулетка будівельна в закритому корпусі	12	Лінійні вимірювання
Шнур розмічальний в корпусі	12	Позначення розмічальних ліній на стінах
Схил будівельний	12	Провішування вертикальних поверхонь і що направляють
Косинець металевий	12	Виконання прямих кутів
Теодоліт	2	Розмітка фасаду, перевірка вертикальних і горизонтальних ліній розмітки
Нівелір	2	Винесення відміток
Рейка дерев'яна	8	Перевірка рівності поверхні
Інвентарні трубчасті ліси	4	Проведення робіт на висоті
Монтажний майданчик переставний огорожею	8	Проведення робіт на висоті
Перфоратор	8	Висвердлювання отворів в стіні фасаду
Електродріль	8	Висвердлювання отворів під заклепки
Електропила	8	Розпилювання профілів, сайдинга
Гідрорівень	8	Розмітка фасаду, монтаж плит
Рівень	8	Розмітка фасаду, монтаж підсистеми і плит
Лобзик	8	Фігурне розпилювання
Лопата	8	Прибирання сміття
Контейнер для сміття	4	Збір сміття
Шуруповерт	12	Закручування анкер-дюбелей
Плоскогубці	8	Підгин металевих елементів
Молоток (500-600г)	8	Забивання анкер-дюбелей в стіну
Ніж висувної (трапеція)	12	Різання плит утеплювача
Волосін	-	Розмітка фасаду, монтаж підсистеми
Пиля-ножівка	8	Різання плит утеплювача
Монтажний стіл	4	Розкрій облицювальних елементів
Ящик для	2	Складування елементів

інструментів		
Спеціальні рукавички	12	Захист рук
Окуляри захисні	12	Захист очей
Каска будівельна	14	Безпека в роботі
Пояс запобіжний	24	Безпека в роботі
Зубчато-рейковий підйомник 200Z	2	Підйом матеріалів на висоту
Бортовий автомобіль	1	Доставка матеріалів

Таблиця 3.5 - Потреба в матеріалах

Найменування матеріалу марка)	Одиниці вимірювання	Потреба в матеріалі
1	2	3
Фасадні касети МП 2000 «Композит-Тест»	шт./м ²	1128/2256
Шуруп з дюбелем	шт.	4737
Кронштейни	шт.	4737
Профіль КПШ – 90х20	п.м.	4286
Профіль КПП – 30х30	п.м.	3158
Профіль Кпз – 29х20-3000	п.м.	2256
Паронітовіє прокладки	шт.	4737
Гвинти, що самонарезаються, d=4,2х16мм	шт.	9473
Гвинти, що самонарезаються, d=4,8х28мм	шт.	13533
Плити минераловатные	м2	2256
Анкер-дюбель тарілчастого типу	шт.	18044
Фасонні вироби «Композит-Тест»	м2	677
Початкова планка	п.м.	564

3.6 Техніка безпеки

Під час виконання робіт з облицювання та утеплення фасадних стін необхідно дотримуватися вимог ДБН А.3.2-2-2009 «Охорона праці і промислова безпека у будівництві». Роботи мають виконуватися підготовленими працівниками під керівництвом інженерно-технічного персоналу. До їх виконання допускаються лише ті робітники, які пройшли медичний огляд і необхідні інструктажі з охорони праці та пожежної безпеки.

Факт проведення інструктажів обов'язково фіксується у відповідних журналах із підписами працівників. Такі журнали зберігаються безпосередньо на об'єкті або в організації. Усі працівники повинні володіти навичками гасіння пожеж і вміти користуватися первинними засобами пожежогасіння.

Персонал забезпечується спецодягом, засобами індивідуального захисту (касками, респіраторами, запобіжними поясами, рукавицями тощо), а також засобами гігієни та захисту шкіри. Кваліфікація працівників має відповідати характеру виконуваних робіт. Роботи виконуються із застосуванням інвентарних засобів підмоцнування, при цьому перебування на майданчику без захисної каски забороняється.

Монтаж, складування та переміщення довгомірних металевих елементів необхідно здійснювати у захисних рукавицях, а роботи з мінераловатними утеплювачами – у захисних окулярах. До роботи з механізованим інструментом допускаються лише спеціально навчені працівники. Використання несправного обладнання заборонене. Перед початком зміни перевіряється справність інструментів, механізмів і підмоцнування, а всі виявлені несправності усуваються до початку робіт. У разі виявлення дефектів під час роботи її слід негайно припинити.

Усі пристрої та обладнання повинні відповідати вимогам стандартів і інструкцій виробників. У місцях підйому на підмоцнування розміщуються інформаційні плакати із зазначенням допустимих навантажень і схем їх розміщення.

Електрообладнання з напругою понад 42 В підлягає заземленню, пускові пристрої мають бути захищені кожухами. Електропроводка повинна бути ізольована, заземлена та захищена. У зоні виконання робіт забороняється перебування сторонніх осіб.

Матеріали не повинні потрапляти в експлуатовані приміщення, а також на проходи й проїзди. Заборонено складування матеріалів на підмощуваннях, сходах та в місцях загального доступу.

Перед початком робіт будівельний майданчик має бути підготовлений відповідно до чинних норм: огорожений, забезпечений тимчасовими спорудами, складами та інженерними мережами. Місця зберігання горючих матеріалів і газових балонів повинні бути визначені та обладнані.

Забороняється виконувати роботи за межами будмайданчика, а також розміщувати тимчасові споруди в протипожежних розривах або на проїздах. Відстані між будівлями повинні відповідати встановленим протипожежним вимогам.

Первинні засоби пожежогасіння дозволяється використовувати лише за призначенням. Вогнегасники мають утримуватися у справному стані та регулярно перевірятися. Заборонено одночасно виконувати роботи з горючими матеріалами та роботи з відкритим вогнем. Куріння і використання відкритого полум'я у місцях зберігання таких матеріалів не допускається.

Кількість горючих матеріалів на робочому місці не повинна перевищувати змінної потреби. Після завершення зміни робочі місця необхідно привести у пожежобезпечний стан. Залишати невикористані матеріали на конструкціях або підмощуваннях заборонено.

У разі виникнення пожежі або її ознак необхідно негайно повідомити відповідні служби, організувати евакуацію людей та вжити заходів для ліквідації загоряння.

Монтаж і демонтаж риштувань здійснюється під контролем інженерно-технічного працівника. Працівники, що виконують ці роботи на висоті, повинні

використовувати страхувальні засоби. Робочі поверхні риштувань необхідно регулярно очищати від сміття.

4. ОРГАНІЗАЦІЯ БУДІВЕЛЬНИХ ПРОЦЕСІВ

4.1 Вибір способу монтажу

Проектована будівля поділяється на три захватки. Загальна площа об'єкта становить $S = 1616,03 \text{ м}^2$.

Прийнято таку технологічну послідовність виконання робіт:

- підготовчий етап;
- земляні роботи;
- улаштування інженерних вводів;
- виконання фундаментів;
- зведення надземної частини;
- заповнення прорізів;
- влаштування покрівлі;
- оздоблювальні роботи;
- монтаж ліфтового обладнання;
- улаштування вимощення;
- здача об'єкта в експлуатацію.

Підготовчий період включає розчищення території (видалення дерев і чагарників, зняття рослинного шару), улаштування тимчасових мереж водо- та електропостачання, а також розміщення тимчасових будівель і споруд. У роботах задіяні основні механізми: бульдозери SD16 (2 од.), бортові автомобілі (5 од.), корчувальна машина МТЗ (1 од.).

Земляні роботи передбачають розробку котловану, улаштування ґрунтобетонних паль (ґрунти II типу за просадністю), зворотну засипку та ущільнення пазух після монтажу фундаментів. Розробка ґрунту виконується екскаваторами ЕО-3533 з ковшем $0,5 \text{ м}^3$ із залишковим доопрацюванням вручну (до 100 мм недобору).

Зворотна засипка та пошарове ущільнення виконуються після улаштування фундаментів із застосуванням екскаваторів ЕО-3533 (2 од.),

бульдозерів SD16 (2 од.), бортових автомобілів (5 од.), причіпних котків ДУ-94 (2 од.) та бурових установок ЛОБУ-50 (2 од.).

Фундаментні роботи включають підготовку основи, монтаж опалубки, армування та бетонування. Після цього виконується гідроізоляція рулонними матеріалами. Для виконання робіт використовуються два баштові крани КБ-308.

Зведення надземної частини передбачає кладку стін із газобетону, улаштування монолітного залізобетонного каркаса та монтаж сходових маршів і майданчиків.

Покрівельні роботи (євроруберойд) виконуються паралельно з оздобленням із використанням зубчато-рейкового підйомника 200Z, також встановлюються елементи водовідведення та огороження.

Оздоблювальні роботи включають монтаж вікон і дверей, штукатурні, облицювальні, малярні роботи, улаштування підлог. Основні механізми: підйомник 200Z (2 од.), штукатурна станція СШ-6/4, малярна станція СО-155, мозаїчно- та паркетношліфувальні машини, розчинонасос СО-49, віброрейка ВР.

Застосування потокового методу організації робіт дає змогу ефективно використовувати спеціалізовані бригади відповідного професійного складу.

4.2 Визначення об'ємів і трудомісткості робіт

Таблиця 4.1 - Об'єми робіт на весь період будівництва

Найменування робіт	Од. вим.	Ескіз і формула підрахунку	Об'єм робіт
1	2	3	4
1. Розробка ґрунту в - відвал - з вантаженням	1000 м ³	$S_{зд}=40,3 \cdot 40,1=1616,03 \text{ м}^2$ $V=1616,03 \cdot 1,5=2424,045 \text{ м}^3$	2,424 1,648
2. Зріз недобору ґрунту	1000 м ³	$V_{ср}=((40,3+40,1) \cdot 2+10 \cdot 4) \cdot 1,5=301,2 \text{ м}^3$	0,3012
3. Засипка котловану	1000 м ³	$V_{лф}=2,52 \text{ м}^3 \cdot 34 \text{ шт}=85,68 \text{ м}^3$ $V_{засып.}=V_{гр}-V_{ф.к.}-V_{ф.л.}=$	2,1647

		$=2424,045-85,68-173,66=2164,7 \text{ м}^3$	
4.Гідроізоляція стін фундаментів	100 м^2	$S=h \cdot P \cdot 2=1,2 \cdot 160,8 \cdot 2=392,64 \text{ м}^2$	3,9264
5.Бетон	м^3	$V_{\phi}=335,271 \text{ м}^3$ $V_{\kappa}=344,76 \text{ м}^3$ $V_{\text{р.п.}}=5040,9 \text{ м}^3$	6414,789
6.Кладка зовнішніх стін газобетонних блоків	м^3	$V=S_{\text{стен}} \cdot t=3892,98 \cdot 0,3=969,8306 \text{ м}^3$	969,8306
7.Кладка внутрішніх стін газобетонних блоків	м^3	$V=467 \text{ м}^3$	467,16
8.Установка перегородок гіпсових плит	100 м^2	$S=114,91 \text{ м}^2$	1,1491
9.Пристрій покрівлі	100 м^2	$S=40,3 \cdot 40,1-35,7-35=1545,33 \text{ м}^2$	15,4533
10.Заповнення віконних отворів	100 м^2	$S=S_{\text{окон}}+S_{\text{крыша}}=1771,83+35,7=1807,53 \text{ м}^2$	18,0753
11.Заповнення дверних отворів	100 м^2	До 2 м^2 $S=0,8 \cdot 2,1 \cdot 62=104,16 \text{ м}^2$ Більше 3 м^2 $S=1,8 \cdot 2,1 \cdot 35=132,3 \text{ м}^2$	1,0416 1,323
12.Вирівнювання стель	100 м^2	$S=4 \text{ шт} \cdot 40,3 \cdot 40,1-16 \cdot 10 \cdot 3=3844,42 \text{ м}^2$	38,4442
13.Вирівнювання стін	100 м^2	$S=4825,16 \text{ м}^2$	48,2516
14.Улаштування основанія тротуару	100 м^2	$S=(40,1+40,3) \cdot 2 \cdot 5+10 \cdot 40+25 \cdot 25+40 \cdot 25=2829 \text{ м}^2$	28,29
15.Улаштування бетонних плиткових тротуарів	100 м^2	$S=(40,3+40,1) \cdot 2 \cdot 5=804 \text{ м}^2$	8,04
16. Улаштування асфальтобетонного покриття	100 м^2	$S=10 \cdot 40+25 \cdot 25+40 \cdot 25=2025 \text{ м}^2$	20,25

Визначення трудомісткості робіт

Трудомісткість виконання робіт і потреба в будівельній техніці визначені у кошторисній документації з використанням програмного комплексу «АВК». На основі кошторису сформовано картку-визначник робіт. При розрахунках прийнято тривалість робочого дня 8,2 години для робітників при п'ятиденному робочому тижні та 8 годин для роботи машин.

Потреба в будівельних машинах, механізмах і матеріалах

На підставі обраних технологічних рішень складено перелік необхідних машин і засобів малої механізації, а також сформовано графік їх використання на будівельному майданчику. Відповідні дані наведено в таблиці 4.2.

Таблиця 4.2 - Потреба в будівельних машинах, механізмах і засобах малої механізації

Машини і механізми	Кіл. шт.	Технічна характеристика	Встановлений. потужність двигуна, кВт (л.с.)	Терміни перебування на будівельному майданчику	
				почало	кінець
1	2	3	4	5	6
Кран КБ-308	2	$Q_m=8\text{т}; L=25\text{м}; H_k=32,5\text{м}$	75	12.11.08	27.06.09
Штукатурна станція СШ-6/4	1	$P=4-6\text{ м}^3/\text{год};$ Ємкість бункера – $2,5\text{м}^3;$	10	16.02.09	11.09.09
Малярна станція СО-155	1	$P=50\text{ м}^2/\text{год}$	40	20.04.0.9 11.06.09	04.08.09 11.09.09
Екскаватор ЕО-3533	2	Вміщатиме. ковша – $0,5\text{м}^3;$ Глуб. копан. – $4,5\text{ м}$ Радіус копан. – $8,2\text{ м}$	75	05.11.08	12.11.08
Розчинонасос СО-49	1	$P=4\text{ м}^3/\text{год}$	4	16.02.09	11.09.09
Паркетно-шліфувальна машина СО-155	2	$P=42\text{ м}^2/\text{год};$ Ширина обробки – $20\text{ мм};$ Вага – 70 кг	2,2	24.04.09	01.09.09

Мозаїчно-шліфувальна машина СО-17	2	П=43 м ² /год; Ширина обробки – 600 мм; Вага – 150 кг	5,5	26.03.09	27.07.09
Машина для подачі мастик на покрівлю СО-100А	1	Вмест. бака – 1,5 м ³ ; Подача насоса – 6м ³ /год Висота подачі – 50 м; Вага – 4300 кг	60	27.01.09	06.03.09
Бульдозер SD16	2	Об'єм відвала – 4,5 м ³ П=220 м ³ /год	160,97	15.10.08	27.11.08
Причіпний каток ДУ-94	2	Шир. уплот. смуги – 2000 мм; Робоча швидкість – 6км/год	44	18.11.08	27.11.08
Каток для ущільнення асфальтобетонної суміші МС-99	2	Вага – 10500 кг; Шир. уплот. смуги – 1700 мм; Двигун – Д-243	77	11.09.09	17.10.09
Зубчато-рейковий підйомник 200Z	1	Грузоп. – 200 кг; Швидкий. підйому – 25м/хв.; Мах висота – 50 м	1,5	01.12.08	27.07.09
Електро-сварочний апарат ВЕН 250	2	Діаметр електроду – 2-6 мм; Вага – 34 кг	12,3	12.11.08	24.03.09
Віброрейка ВР	2	Алюмін. профіль 100х40х4 мм	4	24.04.09	01.09.09
Пістолет забарвлення	4	Вес – 651 г; Розмір дюзи – 1,3 мм	0,6	11.06.09	11.09.09
Корчівник МТЗ	1	Баз. тракт. – Т-50к	81	15.10.08	05.11.08

4.3 Проектування будівельного генерального плану розважального кіноцентру

Розробка будівельного генерального плану виконується з метою ефективного використання території будівельного майданчика, раціонального розміщення виробничих установок, складських зон, адміністративно-побутових приміщень, а також визначення трасування і довжини тимчасових доріг, мереж водопостачання, каналізації, електропостачання та інших інженерних комунікацій, що забезпечують будівельний процес.

Будгенплан розроблено на період основного етапу будівництва.

Проектування здійснюється у такій послідовності:

- розміщення та прив'язка будівельних машин і механізмів із визначенням небезпечних зон;
- організація складів, майданчиків укрупненого складання та об'єктів виробничого призначення;
- улаштування тимчасових доріг;
- прокладання тимчасових мереж електро-, водопостачання та каналізації.

Розміщення будівельних машин і механізмів: баштові крани КБ-308 встановлюються вздовж меншої сторони будівлі; штукатурні та малярні станції розташовуються біля головного входу. Межі небезпечних зон позначені сигнальними знаками. У зв'язку з наявністю існуючої забудови обмежено кут повороту крана до 116° .

Розміщення адміністративно-побутових і складських приміщень: вони розташовані біля східного в'їзду та винесені за межі небезпечної зони. Мінімальна відстань між об'єктами становить 800 мм.

Інженерні мережі: тимчасове електропостачання виконано за кільцевою схемою. Повітряні лінії використовуються для мереж низької напруги, а підземні кабелі прокладаються в траншеях на глибині 0,8 м.

Тимчасове водопостачання організовано за тупиковою схемою; передбачено два пожежні гідранти, два водорозбірні крани та оглядовий колодязь.

Розрахунок потреби в транспортних засобах

Кількість машин, які необхідні для перевезення певного виду вантажу автотранспортом, знаходимо по формулі (4.1):

$$M = \frac{Q_{\text{сут}}}{q_{\text{сут}}} \quad (4.1)$$

де $Q_{\text{сут}}$ – добовий вантажопотік даного виду вантажу, т;

$q_{\text{сут}}$ – кількість грузу, який перевозиться транспортними засобами за добу, т.

$$Q_{\text{сут}} = \frac{Q_p}{T_p} \quad (4.2)$$

де Q_p – сумарна кількість даного виду вантажу, який необхідно перевезти за розрахунковий період;

T_p – тривалість розрахункового періоду споживання даного виду вантажу, дн.

$$q_{\text{сут}} = \frac{q_{\phi} \cdot T_m \cdot K_T}{t_{\text{ц}}} \quad (4.3)$$

де q_{ϕ} – фактична маса вантажу, який перевозять на прийнятому виді транспорту (перевантаження не більше 5 %), т;

T_m – тривалість розрахункового періоду робіт транспортного засобу впродовж зміни (7,5 год.);

K_T – коефіцієнт змінності роботи транспортних засобів (1 – 2);

$t_{\text{ц}}$ – тривалість циклу транспортного засобу, рік.

$$t_{\text{ц}} = t_{\text{п}} + \frac{2 \cdot l}{v} + t \quad (4.4)$$

де $t_{\text{п}}$ – тривалість вантаження і розвантаження транспортного засобу;

l – відстань перевезення вантажу в один кінець, $l=19$ км.;

V – середня швидкість руху транспортного засобу, км/год.;

t – тривалість маневрів транспортного механізму при вантаженні і розвантаженні (0,02 – 0,05 ч.), год.

Необхідну кількість днів на перевезення даного виду вантажу визначаємо по формулі:

$$T_{\Pi} = \frac{Q_P}{M \cdot q_{\text{сут}}} \quad (4.5)$$

Розрахунок виконуємо у вигляді таблиці 4.3.

Таблиця 4.3 - Потреба в транспортних засобах

№ п/п	Найменування вантажу	Од. вимір	К-ть вантажу, який необхідно перевезти и Q_p	Продов жить. розрах ун. періоду T_p	Добовий грузо- потік $Q_{сут}, т$	Фактична маса вантажу, перевезен. на даному транспорті $q_{фак}, т$	Продов жить. циклу $t_{ц}$	Кількі сть ванта жу, який перев озитьс я за добу $q_{сут}, т$	К-ть один транс порту М, шт.	К-ть днів для перев езен. Т, дн.	Найменува ння транспорт у	Q т
1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13
1	Рулонний матеріал		1545/ 4,635	17	0,273	2	1	34	1	1	ГАЗ-51А V=70км/ч	2,5
2	Газоблок и	<u>тыс. шт</u> т	65,484/ 1637,1	13	126	3,9	0,43	118	2	7	ЗІЛ-164 V=90км/ч	6
3	Арматура	<u>шт</u> т	1880/ 82,73	35	2,4	2,7	0,43	219	1	1	ЗІЛ-131 V=90км/ч	8,5
4	Бетон		6414,79/ 14112,54	100	141	13,2	1	1320	3	4	СБ-172-1 V=60км/ч	22
5	Віконні блоки		1807,53/ 18,0753	30	0,60251	0,48	1,94	4,64	1	4	УАЗ-415Д V=95км/ч	0,8

Тимчасові будівлі і споруди на будівельному майданчику

Проектування тимчасових будівель і споруд рекомендується виконувати в такій послідовності:

- визначити розрахункову кількість працівників, ІТР і службовців;
- визначити номенклатуру необхідних площ і кількості відповідних видів тимчасових будівель і споруд;
- вибрати тип і конструкцію тимчасових будівель і споруд;
- скласти список титульних і не титульних тимчасових будівель і споруд, які розташовуються на будівельному майданчику.

Розрахункову кількість працівників приймаємо відповідно до графіка руху робочих по найбільш завантаженій зміні:

$$N_{\max}=60 \text{ чол.}$$

	Робочі	ІТР	Службовці	МОН
%	84,5	11	3,2	1,3
чіл.	51	5	3	1

Відомість розрахунку тимчасових будівель і споруд

Таблиця 4.4 - Відомість розрахунку тимчасових будівель і споруд

№ п/п	Будівлі і споруди	Розрахункова к-ть працюючих чол.	Норма площа на чол.	Розрахункова площа м ²	Шифр і розмір типового проекту	Корисна площа м ²	Тип будівлі	К-ть будівлі
1	2	3	4	5	6	7	8	9
I	Адміністративні							
1	Контора майстра	3	4	12	420-04-38 6x2,7x2,6	14,45	До	1
2	Диспетчерська	3	7	21	420-01-12 9x2,7x2,6	22	П	1
3	Прохідна	3	4	12	420-04-44 6x2,7x2,7	14,45	До	1
II	Складські							
1	Склад, опалювальний	-	-	-	420-09-16 12x9x3,92	70,4	З	
2	Камора	-	-	-	420-04-31	37,4	До	

	матеріальна				6x6,9x2,68			
3	Камора інструменту	-	-	-	420-04-40 6x2,7x2,68	14,45	До	
III	Виробничі							
4	Штукатурна станція	-	-	-	ПРШС-1М 3,85x2,21x2,4	8,45	П	
5	Малярна станція	-	-	-	ПМС 4,25x2,5x2,57	10,6	П	
IV	Санітарно-побутові							
1	Санвузол							
	М	36	0,1	6	420-04-23 6x2,7x2,6	14,45	До	1
	Же	24						
2	Гардероб з умивальником							
	на 9 чол.	31	0,9	27,9	420-04-21 6x2,7x2,6	14,40	До	2
	на 7 чол.	20		18				2
3	Душова	15	0,82	12,3	420-01-.	22	П	1
4	Кімната обігріву	51	0,1	5,1	СПД 9x3x2,6	24,4	До	1

Організація складського господарства на будівельному майданчику

Максимальну добову потребу в матеріальних ресурсах даного виду монтажу обчислюємо за формулою (4.6):

$$Q_{\text{сгт}} = \frac{Q_p \cdot K_1 \cdot K_2}{T_p} \quad (4.6)$$

де Q_p – кількість матеріальних ресурсів, необхідних для виконання заданого об'єму робіт впродовж розрахункового періоду.

K_1 – коефіцієнт нерівномірності прибуття матеріальних ресурсів на склади; для автотранспорту – 1,4;

K_2 – коефіцієнт нерівномірності споживання матеріальних ресурсів, $K_2=1,3-1,5$

T_p – тривалість розрахункового періоду

Норму запасу матеріальних ресурсів певного вигляду на складі в днях приймають залежно від виду транспорту і дальності перевезень.

Прийнятий запас матеріальних ресурсів на складі в натуральних показниках визначуваний по формулі (4.7):

$$Q_{СКЛ} = Q_{СУТ} \cdot n \quad (4.7)$$

де n – норма запасу матеріальних ресурсів даного вигляду на складі, дн.

Прийнятий запас повинен бути мінімальним, але таким, щоб забезпечити безперебійне і в необхідних кількостях постачання матеріальних ресурсів.

Корисну площу складу без проходів і проїздів визначаємо по формулі (4.8):

$$S_{ПОЛ} = \frac{Q_{СКЛ}}{q_{СКЛ}} \quad (4.8)$$

де $q_{СКЛ}$ – норма складування матеріальних ресурсів даного вигляду, тобто кількість матеріалів, конструкцій і деталей, які укладаються на 1 м² корисної площі складу.

Норма складування залежить від виду матеріалу, способу виробництва навантажувально-розвантажувальних робіт, а також від типів конструкції складу.

Загальну корисну площу з урахуванням необхідних проходів, місць сортування визначуваний по формулі (4.9):

$$S_{ОБЩ} = \frac{S_{ПОЛ}}{K_{СК}} \quad (4.9)$$

де $K_{СК}$ – коефіцієнт використання складської площі (для закритих не утеплених складів приймають рівним 0,5 – 0,7, для відкритих складів – 0,4 – 0,7, для навісів – 0,5 – 0,6).

Тип складу вибираємо залежно від часу використання його на одному будівельному майданчику. Розміщення тимчасових складів на генплані буд робимо з урахуванням під'їзних доріг і під'їздів від основних транспортних магістралей до місць приймання і розвантаження матеріальних ресурсів.

Всі склади розміщуємо від краю дороги на менше чим на 0,5м.

Таблиця 4.5 - Розрахунок площі складів

№ п/п	Найменування матеріалу	Од. вим.	К-ть матеріалів на весь період буд-ва, Q _p	Період виконання робіт T _p дн	Добова потреба матеріалів, Q _{сут}	Норма запасу, n дн.	Запас матеріалів на склад і Q _{зап}	Норма складування. q _{скл}	Корисна площа складу S _{скл}	Коеф. використання. складу К	Загальна площа складу S _{общ}	Засіб зберігання	Шифр і розміри	Тип конструкції складу
1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15
1	Сходові марші	м ³	41,31	6	13,5	8	41,31	0,6	68,85	0,7	98,4	Відкритий		К
2	Арматура	т	82,73	35	5	8	0,625	3,7	0,3	0,6	1	Навіс	68	КК
3	Блоки дверні	м ²	236,46	15	31	12	236,5	44	5,375	0,6	8,956			КК
4	Лінолеум	м ²	127,1	5	50	8	127,1	90	1,41	0,6	2,4			К
5	Плитка керамічна	м ²	188	20	18,4	12	188	79	2,4	0,6	4,0			К
6	Плити	м ³	340,99	12	56	8	341	0,1	3410	0,6	5683			К

	теплоізоляц йні													
7	Руберойд	м ²	1545	17	178	8	1424	310	4,6	0,6	7,7			К
8	Газоблоки	тис. шт	65,484	13	10	5	50	0,7	71	0,6	118			К
9	Паркетні дошки	м ²	755,6	12	123	5	615	35	17,6	0,6	29,3			К
10	Цемент в мішках	міш	1440	158	17,86	8	142,8 8	16	8,93	0,6	14,88	Закритий	12,0x7,0x4,8 420-06-34	К

Тимчасове водопостачання будівельного майданчика

Вода для будівельного майданчика необхідна для виробничих, господарчо-побутових потреб, а також на випадок гасіння пожежі.

Загальний максимальний час споживання води $Q_{\text{общ}}$ на виробничі і господарчо-побутові потреби розраховується підсумовуванням витрат води по окремих споживачах, $\text{м}^3/\text{год}$ (4.10):

$$Q_{\text{заг}}=Q_1+Q_2+Q_3 \quad (4.10)$$

Розрахунковий годинник витрат води знаходить для кожного споживача окремо.

А. Затрати води на виробничі потреби (

$$Q_1 = K_1 \frac{q_1 \times n_1 \times K_1}{t_1 \times 3600} \quad (4.11)$$

Б. Затрати води на господарсько-побудові потреби

$$Q_2 = K_2 \frac{q_2 \times n_2 \times K_2}{t_1 \times 3600} + \frac{q_2 \times n_2}{t_2} \quad (4.12)$$

Враховуючи, що під час пожежі споживання води на виробничі і господарські потреби різко скорочується або повністю зупиняється, розрахункову потребу води необхідно розраховувати (4.14):

$$Q_{\text{расч}}=Q_{\text{общ}}=Q_{\text{пр}}+Q_{\text{хоз}}+Q_{\text{душ}} \quad (4.14)$$

або

$$Q_{\text{расч}}=Q_{\text{пож}}+0,5Q_{\text{общ}}$$

За основу приймаємо ту величину, яка виявиться найбільшою.

Джерелом водопостачання вибираємо водопровід, що діє, розміщений поблизу будівництва.

Споживання води представляємо у вигляді таблиці 4.6.

Таблиця 4.6 - Розрахунок потреб води на будівельному майданчику

№ п\п	Види споживачів води	Од. вимір.	Добовий об'єм	Питомі витрати води, л	Коеф. нерівномірності	Витрати води м³/год
1	2	3	4	5	6	7
I	Виробничі потреби I стадія (нульовий цикл)					
1	Робота екскаватора	маш/год	1	12	1,5	0,0022
2	Заправка екскаватора	маш/год	1	100	1,5	0,0183
3	Вантажні автомобілі	маш/год	5	550	1,5	0,503
4	Компресорні станції	м³ повітря	2	7	1,1	0,00188
	Всього					0,5254
II	Виробничі потреби II стадія (надземна частина)					
1	Полив бетону і опалубки	м³	52,4	200	1,5	1,92
2	Кладка газоблоків	тис. шт.	65,484	90	1,5	1,08
3	Полив ущільнюваного щебеня	м²	161,603	8	1,25	0,1971
	Всього					3,1971
III	Виробничі потреби III стадія (обробні роботи)					
1	Пристрій бетонної підлоги	м²	145,6	25	1,5	0,666
2	Штукатурні роботи	м²	279,16	7	1,5	0,3575
3	Малярні роботи	м²	277,05	0,8	1,5	0,0405
4	Пристрій крівлі з руберойду	м²	106,55	8	1,5	0,1559
	Всього					1,2199
IV	Санітарно-побутові потреби					
1	Хозяйсько-пiтевіє потреби	1 чол.	60	23	2	0,34
2	Душові установки	1 чол.	15	35	1	0,7
	Всього					1,04
V	Протипожежні потреби					
1	Площа	га		10	-	36

	будівельного майданчика					
--	----------------------------	--	--	--	--	--

$$Q_{\text{общ}} = 1,2199 + 0,34 + 0,7 = 2,26 \text{ м}^3/\text{Год}$$

$$Q_{\text{расч}} = 36 + 0,5 \cdot 2,26 = 37,13 \text{ м}^3/\text{Год}$$

За даними витрат води визначуваний діаметр труби (4.15):

$$D = \sqrt{\frac{4 \cdot Q_{\text{расч}}}{\pi \cdot v \cdot 3600}} \quad (4.15)$$

де v – швидкість води в трубах, 0,8 – 1,5 м/с;

D – діаметр труби, м.

В результаті розрахунків, приймаємо труби сталеві по ДСТУ 8732-70, $d=100\text{мм}$.

Тимчасове забезпечення будівельного майданчика електроенергією

Тимчасове забезпечення будівельного майданчика електроенергією розраховується для випадків максимального споживання електроенергії одночасно всіма споживачами на певному проміжку часу (добі):

$$P = \frac{1,1}{\cos\varphi} (K_1 \sum P_1 + K_2 \sum P_2 + K_3 \sum P_3 + K_4 \sum P_4) \quad (4.16)$$

де P – необхідна потужність трансформатора або електроустановки, кВА;

1,1 – коефіцієнт, який враховує втрати потужності в мережі;

$P_{\text{пр}}$ – необхідна потужність на виробничі потреби, тобто силова потужність будівельних машин або установок, кВт;

$P_{\text{вн.осв.}}$ – необхідна потужність для внутрішнього освітлення приміщень, яка визначається по добовій потужності на 1 м² площі приміщення, кВт;

$P_{\text{н.осв.}}$ – необхідна потужність для зовнішнього освітлення, яка приймається на 1 м² площі території будівництва і на 1 км. дороги, кВт;

$K_1 - K_4$ – коефіцієнти, які залежать від кількості споживачів.

Розрахунок необхідних потужностей електроенергії для різного роду споживачів зводимо в таблицю 4.7 для кожної стадії будівництва об'єкту.

Потужність трансформатора:

$$P=1,1 \cdot (195,103+1,7645+5,9713+7,0106)=1,1 \cdot 209,85=230,83 \text{ кВт}$$

Вибираємо трансформатор зовнішньої установки КТПН-72М-250 з номінальною

Таблиця 4.7 - Потреби в електроенергії за споживачами

№ п/п	Споживач	Ед. изм.	К-ть	Норма на одиницю установ льон. потужност і, кВт	Коеф. піт ребн., К	Коеф. мощ., cos ц	Загальн і витрати електро эн., кВт
1	2	3	4	5	6	7	8
I	Виробничі потреби						
1	Кран КБ-308	шт.	2	75	0,3	0,5	90
2	Розчинонасос СО-49	шт.	1	2,2	0,6	0,7	1,886
3	Вібропогружа тель	шт.	1	40	0,1	0,4	10
4	Віброрейка ВР	шт.	2	4	0,1	0,4	2
5	Глибинний вібратор І-18	шт.	4	0,8	0,7	0,75	3
6	Машина для подачі мастик на крівлю СО-100А	шт.	1	60	0,6	0,7	51,429
7	Електро-сварочний апарат BEN 250	шт.	3	12,3	0,35	0,4	32,288
8	Електроінстру мент	шт.	4	0,6	0,1	0,4	0,6
9	Електрокалорі фер ВНІОМС	шт.	1	15,6	0,1	0,4	3,9
	Всього						195,103
II	Обробні потреби						
1	Штукатурна станція СШ-6/4	шт.	1	10	0,1	0,4	2,5
2	Малярна станція СО-155	шт.	1	40	0,1	0,4	10
3	Паркетно-шліфувальна машина СО-155	шт.	2	2,2	0,1	0,4	1,1
4	Мозаїчно-шліфувальна	шт.	1	5,5	0,1	0,4	1,375

	машина СО-17						
	Всього						14,975
III	Освітлення:						
	Внутрішнє освітлення						
1	Побутові	м ²	104,05	0,012	0,8	1	0,9998
2	Адміністративні	м ²	30	0,015	0,3	0,65	0,2077
3	Матеріальні склади	м ²	37,4	0,007	0,35	1	0,0916
4	Територія будівлі, яка зводиться	м ²	4848,1	0,00012	0,8	1	0,4654
	Всього						1,7645
	Зовнішнє освітлення						
1	Майданчик робіт	100 м ²	48,481	0,08	1	1	3,8785
3	Освітлення території будівництва	100 м ²	48,481	0,015	1	1	0,7272
4	Внутрішньомайданчикові дороги	1 км.	0,3414	4	1	1	1,3656
	Всього						5,9713
IV	Аварійне освітлення						
1	Аварійне освітлення	100 м	1,38	0,37	1	1	0,5106
2	Прожектори	шт.	13	0,5	1	1	6,5
	Всього						7,0106

4.4 Техніко-економічних показників

Таблиця 4.8 - ТЕП

№ п/п	Найменування показника	Од. вим.	Позначення	Величина показника
1	2	3	4	5
1	Тривалість будівництва об'єкту	дн./міс.	Ткр	320/15
2	Кошторисна вартість	тис. грн.	Собщ	940989,970
3	Вартість 1 м ³ будівлі	грн.		31810,79
4	Вартість 1 м ² суспільної площі	грн.		49684,25
5	Трудові загальнобудівельні витрати	люд. дн.	Qобщ	25897,9

6	Денне вироблення на одного працюючого	грн.	$B = \frac{C_{СМР}}{Q_{ОБЩ}}$	23515,017
7	Коефіцієнт використання робочих по кількості	-	$K = \frac{N_{MAX}}{N_{CP}}$	1,49
8	Показники генплану буд і будівельного господарства:			
8.1	Довжина:		L	
	- тимчасових доріг	км.		0,3414
	- огорожі	м		416
	- інженерних комунікацій:	км.		0,758
	• водопровід	км.		0,1444
	• каналізація	км.		0,11
	• електромережі	км.		0,5036
8.2	Площа забудованої території	100 м ²	S _{застр}	63,6797
8.3	Площа будмайданчика	100 м ²	S _{общ}	116,746
8.4	Коефіцієнт використання території будівництва	%	$K = \frac{S_{ЗАСТР}}{S_{ОБЩ}}$	0,55

5. ЕКОНОМІКА БУДІВНИЦТВА

Техніко-економічні показники			
Для оцінки проекту з економічної точки зору користуємося системою основних техніко-економічних показників:			
1. Кошторисна вартість будівництва адміністративного корпусу			
в т.ч. БМР		940989,970	тис. грн.
2. Кошторисна вартість 1 м3 адміністративно-виробничого корпусу			
$C_{уд}=C_{см}/ V$		31810,79	грн.
3. Кошторисна вартість 1 м2 адміністративно-виробничого корпусу			
$C_{уд}=C_{см}/ S$		49684,25	грн.
4. Загальні трудові витрати будівництва адміністративно-виробничого корпусу			
		1900,527	тис. люд-г.
5. Вироблення на 1 люд-дн., грн.			
$B=C_{см}/Q$		23515,017	грн.
6. Міра охоплення механізації будівельно-монтажних робіт			
$K_M=C_M/C_{см}$		0,04057	
7. Міра збірності(індустріалізації) будівництва			
$K_{сб}=C_{сб}/C_{см}$		0,016064	

Будова -
Шифр проекту - 101

Локальний кошторис № 2-1-1
на загальнобудівельні роботи
Кінотеатр

Основа:
креслення (специфікації) №

Кошторисна вартість	140989,970	тис. грн.
Кошторисна трудомісткість	1900,527	тис.люд.-год.
Кошторисна заробітна плата	40034,747	тис. грн.
Середній розряд робіт	3,6	розряд

Складений в поточних цінах станом на “30 квітня” 2025 р.

№ п/п	Шифр і номер позиції нормативу	Найменування робіт і витрат, одиниця виміру	Кіль- кість	Вартість одиниці, грн.		Загальна вартість, грн.			Витрати труда робітників, люд.-год.	
				всього	експлуа- тації машин	всього	заробіт- ної плати	експлуа- тації машин	не зайнятих обслуго- вуванням машин	
				заробіт- ної плати	в тому числі за- робітної плати			в тому числі за- робітної плати	тих, що обслуговують машини	
									на одиницю	всього
1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11
-	-	<u>А. Підземна частина</u>	-	-	-		-	-	-	-
-	-	Розділ 1. Земляні роботи	-	-	-		-	-	-	-
1	E1-10-1	Розроблення ґрунту у відвал екскаваторами "драглайн" одноковшовими електричними крокуючими з ковшом місткістю 15 м3, група ґрунтів 1 1000м3	2,424	<u>3607,75</u> 53,34	<u>3554,41</u> 969,16	8745	129	<u>8616</u> 2349	<u>2,62</u> 42,16	<u>6</u> 102
2	E1-15-1	Розроблення ґрунту з навантаженням на	1,648	<u>1958,67</u>	<u>1883,44</u>	3228	120	<u>3104</u>	<u>3,57</u>	<u>6</u>

		автомобілі-самоскиди екскаваторами одноковшовими електричними кар'єрними з ковшом місткістю 8 [6,3-10] м3, група ґрунтів 1 1000м3		72,69	696,79			1148	27,57	45
3	E1-38-1	Зрізування недобору ґрунту у виїмках, група ґрунтів 1 1000м3	0,3012	<u>19578,79</u> 11018,33	<u>8527,90</u> 2972,24	5897	3319	<u>2569</u> 895	<u>630,70</u> 116,24	<u>190</u> 35
1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11
4	E1-71-1	Засипка траншей і котлованів бульдозерами потужністю 303 кВт [410 к.с.] з переміщенням ґрунту до 5 м, група ґрунтів 1 1000м3	2,1647	<u>887,52</u> --	<u>887,52</u> 147,61	1921	-	<u>1921</u> 320	<u>--</u> 5,95	<u>--</u> 13
5	E1-130-1	Ущільнення ґрунту причіпними котками на пнеумоколісному ході масою 25 т за перший прохід по одному сліду при товщині шару 25 см 1000м3	0,64	<u>2651,65</u> --	<u>2651,65</u> 984,08	1697	-	<u>1697</u> 630	<u>--</u> 36,42	<u>--</u> 23
		Разом прямі витрати по розділу 1, грн. в тому числі: вартість матеріалів, виробів та конструкцій, грн. всього заробітна плата, грн. Загальновиробничі витрати, грн. трудомісткість в загальновиробничих витратах, люд.-год. заробітна плата в загальновиробничих витратах, грн. ----- Всього по розділу 1, грн.				21488 13 8910 6364 41 1333 27852	3568	<u>17907</u> 5342	-	<u>202</u> 218
		Розділ 2. Фундаменти								
6	E1-131-4	Ущільнення ґрунту ґрунтонабивними сваями при глибині 10 м 1000м3	3,6765	<u>729,68</u> --	<u>729,68</u> 351,67	2683	-	<u>2683</u> 1293	<u>--</u> 13,70	<u>--</u> 50
7	ЕД6-50-16	Збирання і розбирання дерев'яної щитової	115,9953	<u>10587,19</u>	<u>303,28</u>	1228065	774739	<u>35179</u>	<u>348,23</u>	<u>40393</u>

		опалубки з щитів опалубки площею до 1 м2 для улаштування фундаментів стрічкових, шириною, мм понад 500 до 600 100м3		6679,05	130,80			15172	5,83	676
8	ЕД6-62-5	Встановлення арматури окремими стрижнями із зварюванням вузлів з арматурою у вигляді плоских сіток в масиви, окремі фундаменти і плитні основи, діаметр арматури, мм понад 18 до 26 т	8,1432	<u>52056,75</u> 339,22	<u>41,51</u> 13,92	423909	2762	<u>338</u> 113	<u>18,14</u> 0,62	<u>148</u> 5
9	ЕД6-66-2	Укладання бетонної суміші в конструкції бетононасосами. Масиви, окремі фундаменти і плитні основи, об'єм конструкції, м3, понад 10 до 25 100м3	1,8096	<u>59213,24</u> 1004,35	<u>1617,09</u> 621,68	107152	1817	<u>2926</u> 1125	<u>53,00</u> 23,56	<u>96</u> 43
1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11
10	ЕД6-50-15	Збирання і розбирання дерев'яної щитової опалубки з щитів опалубки площею до 1 м2 для улаштування фундаментів стрічкових, шириною, мм до 500 100м3	86,117	<u>12710,75</u> 8014,75	<u>363,77</u> 156,89	1094612	690206	<u>31327</u> 13511	<u>417,87</u> 6,99	<u>35986</u> 602
11	ЕД6-62-5	Встановлення арматури окремими стрижнями із зварюванням вузлів з арматурою у вигляді плоских сіток в масиви, окремі фундаменти і плитні основи, діаметр арматури, мм понад 18 до 26 т	14,509	<u>8911,97</u> 339,22	<u>41,51</u> 13,92	129304	4922	<u>602</u> 202	<u>18,14</u> 0,62	<u>263</u> 9
12	ЕД6-66-5	Укладання бетонної суміші в конструкції бетононасосами. Фундаменти стрічкові шириною, мм, до 600 100м3	2,2423	<u>39908,55</u> 1080,15	<u>1787,31</u> 687,12	89487	2422	<u>4008</u> 1541	<u>57,00</u> 26,04	<u>128</u> 58
13	& ЕД6-50-	Збирання і розбирання дерев'яної щитової	1,14	<u>12710,75</u>	<u>363,77</u>	14490	9137	<u>415</u>	<u>417,87</u>	<u>476</u>

	15-1	опалубки з щитів опалубки площею до 1 м2 для улаштування балок фундаментних, шириною, мм до 500 100м3		8014,75	156,89			179	6,99	8
14	& ЕД6-62-17-1	Встановлення арматури окремими стрижнями із зварюванням вузлів в балках фундаментів діаметр арматури, мм понад 18 до 26 т	1,908	<u>9003,31</u> 421,61	<u>50,46</u> 14,62	17178	804	<u>96</u> 28	<u>21,71</u> 0,66	<u>41</u> 1
15	Е8-4-3	Гідроізоляція стін, фундаментів горизонтальна обклеювальна в 2 шари 100м2	3,9264	<u>4240,25</u> 624,40	<u>164,40</u> 79,61	16649	2452	<u>646</u> 313	<u>31,76</u> 4,31	<u>125</u> 17
		Разом прямі витрати по розділу 2, грн.				3123529	1489261	<u>78220</u> 33477	-	<u>77656</u> 1469
		в тому числі:				1556048				
		вартість матеріалів, виробів та конструкцій, грн.				1522738				
		всього заробітна плата, грн.				1254974				
		Загальновиробничі витрати, грн.				9494				
		трудомісткість в загальновиробничих витратах, люд.-год.				306751				
		заробітна плата в загальновиробничих витратах, грн.								

		Всього по розділу 2, грн.				4378503				
		Разом прямі витрати по підземній частині, грн.				3145017	1492829	<u>96127</u> 38819	-	<u>77858</u> 1687
		в тому числі:								
1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11
		вартість матеріалів, виробів та конструкцій, грн.				1556061				
		всього заробітна плата, грн.				1531648				
		Загальновиробничі витрати, грн.				1261339				
		трудомісткість в загальновиробничих витратах, люд.-год.				9535				
		заробітна плата в загальновиробничих витратах, грн.				308084				

		Всього по підземній частині, грн.				4406356				
		<u>Б. Надземна частина</u>	-	-	-		-	-	-	-
-	-		-	-	-		-	-	-	-
-	-	Розділ 1. Каркас								
16	ЕД6-50-32	Збирання і розбирання дерев'яної щитової опалубки для улаштування колон висотою до 6 м, периметр, м понад 4,6 100м3	3,17	<u>14855,39</u> 6235,27	<u>428,25</u> 184,70	47092	19766	<u>1358</u> 585	<u>309,75</u> 8,23	<u>982</u> 26
17	ЕД6-62-23	Встановлення арматури окремими стрижнями із зварюванням вузлів в колони і стійки рам з хомутами простої форми, діаметр арматури, мм понад 18 до 26 т	51,714	<u>6503,11</u> 417,72	<u>60,07</u> 18,74	336302	21602	<u>3106</u> 969	<u>21,51</u> 0,84	<u>1112</u> 43
18	ЕД6-66-8	Укладання бетонної суміші в конструкції бетононасосами. Колони і стійки рам при найменшій стороні поперечного перетину, мм, понад 300 до 500 100м3	3,5166	<u>57955,71</u> 4078,20	<u>7830,12</u> 3010,24	203807	14341	<u>27535</u> 10586	<u>210,00</u> 114,08	<u>738</u> 401
19	& ЕД6-54-8-1	Збирання і розбирання металевої щитової опалубки для улаштування ригелів 100м3	3,43	<u>60723,93</u> 21027,01	<u>30088,00</u> 12976,40	208283	72123	<u>103202</u> 44509	<u>1082,75</u> 578,32	<u>3714</u> 1984
20	ЕД6-62-17	Встановлення арматури окремими стрижнями із зварюванням вузлів в стрічкові фундаменти, прогони, ригелі, балки, діаметр арматури, мм понад 18 до 26 т	67,095	<u>9003,31</u> 421,61	<u>50,46</u> 14,62	604077	28288	<u>3386</u> 981	<u>21,71</u> 0,66	<u>1457</u> 44
21	ЕД6-66-10	Укладання бетонної суміші в конструкції бетононасосами. Балки, прогони і ригелі шириною, мм, до 150 100м3	2,7346	<u>54355,21</u> 3534,44	<u>7404,57</u> 2846,64	148640	9665	<u>20249</u> 7784	<u>182,00</u> 107,88	<u>498</u> 295
22	Е7-47-4	Установлення сходових маршів без зварювання	0,27	<u>12213,73</u>	<u>5758,20</u>	3298	1693	<u>1555</u>	<u>319,00</u>	<u>86</u>

		масою більше 1 т		6271,54	2676,97			723	125,34	34
		100шт								
1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11
23	K589121-2544 варіант 1 C1418-8847	Сходові марші залізобетонні марки 1ЛМ27.11.14-4 серія 1.151.1-6 вип.1,2 (із чистою бетонною поверхнею)х Відпускна ціна: (131,55+0x15)x2,856 шт	27	<u>425,55</u> --	<u>--</u> -	11490	-	<u>--</u> -	<u>--</u> -	<u>--</u> -
24	C147-39	Металізація закладних та анкерних виробів та випусків арматури 100кг	0,5724	<u>418,94</u> --	<u>--</u> -	240	-	<u>--</u> -	<u>--</u> -	<u>--</u> -
25	E7-47-2	Установлення сходових площадок масою більше 1 т 100шт	0,27	<u>13367,91</u> 6917,67	<u>6166,68</u> 2843,01	3609	1868	<u>1665</u> 768	<u>343,65</u> 134,29	<u>93</u> 36
26	K589121-M001 варіант 1 C1418-8849	Сходові площадки залізобетонні марки 2ЛП22.12-4-К серія 1.152.1-8 вип.1(із бетонною підлогою, що не потребує додаткового опорядження)х Відпускна ціна: (104,55+((14-13)x0,27)x15+0x15)x2,86 шт	27	<u>349,75</u> --	<u>--</u> -	9443	-	<u>--</u> -	<u>--</u> -	<u>--</u> -
27	E7-55-3	Установлення шахт ліфта масою до 2,5 т 100шт	0,08	<u>12997,11</u> 6796,15	<u>5498,03</u> 2524,59	1040	544	<u>440</u> 202	<u>311,75</u> 123,54	<u>25</u> 10
		Разом прямі витрати по розділу 1, грн.				1577321	169890	<u>162496</u> 67107	-	<u>8705</u> 2873
		в тому числі:								
		вартість матеріалів, виробів та конструкцій, грн.				1244935				
		всього заробітна плата, грн.				236997				
		Загальновиробничі витрати, грн.				189322				
		трудомісткість в загальновиробничих витратах, люд.-год.				1389				
		заробітна плата в загальновиробничих витратах, грн.				44890				

		Всього по розділу 1, грн.				1766643				

Розділ 2. Стіни										
28	E8-13-4	Мурування зовнішніх стін середньої складності з каменів керамічних при висоті поверху понад 4 м м3	969,8306	<u>379,09</u> 130,77	<u>38,75</u> 18,31	367653	126825	<u>37581</u> 17758	<u>6,18</u> 0,91	<u>5994</u> 885
29	E8-22-2	Мурування стін із легкобетонних каменів облицювання при висоті поверху понад 4 м м3	467,16	<u>674,88</u> 105,09	<u>48,18</u> 23,07	315277	49094	<u>22508</u> 10777	<u>5,62</u> 1,20	<u>2625</u> 561
1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11
30	E8-24-4	Установлення перегородок із гіпсових плит товщиною 100 мм в 2 шари при висоті поверху понад 4 м 100м2	1,1491	<u>29491,71</u> 4914,62	<u>972,06</u> 459,93	33889	5647	<u>1117</u> 529	<u>232,26</u> 23,00	<u>267</u> 26
		Разом прямі витрати по розділу 2, грн.				716819	181566	<u>61206</u> 29064	-	<u>8886</u> 1472
		в тому числі:								
		вартість матеріалів, виробів та конструкцій, грн.				474047				
		всього заробітна плата, грн.				210630				
		Загальновиробничі витрати, грн.				168815				
		трудомісткість в загальновиробничих витратах, люд.-год.				1242				
		заробітна плата в загальновиробничих витратах, грн.				40163				

		Всього по розділу 2, грн.				885634				
Розділ 3. Покрівля										
31	E12-19-2	Утеплення покриттів керамзитом м3	30,9	<u>267,11</u> 70,36	<u>53,53</u> 22,70	8254	2174	<u>1654</u> 701	<u>4,28</u> 1,01	<u>132</u> 31
32	E12-2-1	Улаштування покрівель плоских чотиришарових із рулонних покрівельних матеріалів на бітумній мастиці 100м2	0,4635	<u>5855,12</u> 612,84	<u>120,22</u> 53,23	2714	284	<u>56</u> 25	<u>30,10</u> 2,34	<u>14</u> 1
33	E12-22-1	Улаштування вирівнюючих стяжок цементно-	0,4635	<u>1535,67</u>	<u>337,98</u>	712	297	<u>157</u>	<u>38,39</u>	<u>18</u>

		піщаних товщиною 15 мм 100м2		640,73	145,01			67	6,39	3
34	E12-18-1	Утеплення покриттів плитами з пінопласту полістирольного на бітумній мастиці в один шар 100м2	15,45	<u>1376,15</u> 542,83	<u>100,94</u> 44,72	21262	8387	<u>1560</u> 691	<u>29,39</u> 1,96	<u>454</u> 30
35	C114-11-У	Плити теплоізоляційні із мінеральної вати на бітумному зв'язувальному, марка М250 м3	46,35	<u>680,80</u> --	<u>--</u> -	31555	-	<u>--</u> -	<u>--</u> -	<u>--</u> -
36	E12-20-3	Улаштування пароізоляції прокладної в один шар 100м2	15,45	<u>949,28</u> 215,67	<u>19,67</u> 8,77	14666	3332	<u>304</u> 135	<u>10,97</u> 0,40	<u>169</u> 6
		Разом прямі витрати по розділу 3, грн.				79163	14474	<u>3731</u> 1619	-	<u>787</u> 71
		в тому числі:								
		вартість матеріалів, виробів та конструкцій, грн.				60958				
		всього заробітна плата, грн.				16093				
1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11
		Загальновиробничі витрати, грн.				13451				
		трудомісткість в загальновиробничих витратах, люд.-год.				103				
		заробітна плата в загальновиробничих витратах, грн.				3330				

		Всього по розділу 3, грн.				92614				
		Розділ 4. Прорізи								
37	E10-28-1	Заповнення дверних прорізів готовими імпортними дверними блоками площею до 2 м2 з металлопластику "RENAU" [виробництво Германія] або "CONCORDE INTERNATIONAL" [виробництво США] у кам'яних стінах 100м2	1,0416	<u>94402,82</u> 1997,52	<u>1469,30</u> 626,57	98330	2081	<u>1530</u> 653	<u>98,11</u> 27,20	<u>102</u> 28
38	E10-28-3	Заповнення дверних прорізів готовими	1,323	<u>93302,13</u>	<u>1146,97</u>	123439	1613	<u>1517</u>	<u>59,88</u>	<u>79</u>

		імпортними дверними блоками площею більше 3 м2 з металопластику "RENAU" [виробництво Германия] або "CONCORDE INTERNATIONAL" [виробництво США] у кам'яних стінах 100м2		1219,16	497,72			658	22,31	30
39	E10-20-4	Заповнення віконних прорізів готовими одинарними блоками площею більше 3 м2 з металопластику [виробництва Германия, США] в кам'яних стінах 100м2	18,0753	<u>93814,72</u> 1797,60	<u>1144,12</u> 496,15	1695729	32492	<u>20680</u> 8968	<u>87,22</u> 22,23	<u>1577</u> 402
		Разом прямі витрати по розділу 4, грн.				1917498	36186	<u>23727</u> 10279	-	<u>1758</u> 460
		в тому числі:								
		вартість матеріалів, виробів та конструкцій, грн.				1857585				
		всього заробітна плата, грн.				46465				
		Загальновиробничі витрати, грн.				36690				
		трудомісткість в загальновиробничих витратах, люд.-год.				266				
		заробітна плата в загальновиробничих витратах, грн.				8598				

		Всього по розділу 4, грн.				1954188				
		Розділ 5. Підлоги								
40	E11-11-1	Улаштування стяжок цементних товщиною 20 мм 100м2	48,4809	<u>1791,25</u> 964,13	<u>123,29</u> 100,57	86841	46742	<u>5977</u> 4876	<u>56,25</u> 5,81	<u>2727</u> 282
1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11
41	E11-9-1	Улаштування тепло- і звукоізоляції суцільної з плит або мат мінераловатних або скловолонистих 100м2	48,4809	<u>955,79</u> 791,56	<u>164,23</u> 115,08	46338	38376	<u>7962</u> 5579	<u>40,76</u> 6,55	<u>1976</u> 317
42	C114-8-У	Плити мінераловатні ламельні підвищеної	484,809	<u>893,36</u>	—	433109	-	—	—	—

		жорсткості на синтетичному зв'язувальному, марка М200 м3		--	-			-	-	-
43	E11-17-3	Улаштування покриття мозаїчного [террацо] товщиною 20 мм із малюнком 100м2	16,9952	<u>8592,23</u> 5615,10	<u>692,49</u> 472,76	146027	95430	<u>11769</u> 8035	<u>289,14</u> 26,88	<u>4914</u> 457
44	E11-15-1	Улаштування бетонного покриття товщиною 30 мм 100м2	0,9824	<u>2454,77</u> 969,11	<u>149,57</u> 112,71	2412	952	<u>147</u> 111	<u>57,04</u> 6,47	<u>56</u> 6
45	E11-34-2	Улаштування покриття з паркету мозаїчного 100м2	5,52	<u>15925,59</u> 2573,98	<u>282,14</u> 227,33	87909	14208	<u>1557</u> 1255	<u>124,89</u> 13,12	<u>689</u> 72
46	E11-34-1	Улаштування покриття з дошок паркетних 100м2	2,036	<u>21957,78</u> 1214,88	<u>213,69</u> 146,79	44706	2473	<u>435</u> 299	<u>59,67</u> 8,33	<u>121</u> 17
47	E11-36-1	Улаштування покриття з лінолеуму полівінілхлоридного на тканинній підоснові марки А товщиною 1,6 мм на клеї "Бустилат" 100м2	1,271	<u>3686,38</u> 1084,67	<u>22,33</u> 10,81	4685	1379	<u>28</u> 14	<u>60,36</u> 0,59	<u>77</u> 1
48	E11-27-2	Улаштування покриття на цементному розчині з плиток керамічних багатоколірних 100м2	1,88	<u>9522,49</u> 3173,75	<u>456,04</u> 339,13	17902	5967	<u>857</u> 638	<u>167,48</u> 19,45	<u>315</u> 37
		Разом прямі витрати по розділу 5, грн.				869929	205527	<u>28732</u> 20807	-	<u>10875</u> 1189
		в тому числі:								
		вартість матеріалів, виробів та конструкцій, грн.				635670				
		всього заробітна плата, грн.				226334				
		Загальновиробничі витрати, грн.				189022				
		трудомісткість в загальновиробничих витратах, люд.-год.				1446				
		заробітна плата в загальновиробничих витратах, грн.				46777				

		Всього по розділу 5, грн.				1058951				
		Розділ 6. Опорядження внутрішнє								
49	E15-64-2	Суцільне вирівнювання бетонних поверхонь стель	38,4442	<u>1694,36</u>	<u>8,70</u>	65138	52722	<u>334</u>	<u>74,25</u>	<u>2854</u>

		[одношарове штукатурення] цементно-вапняним розчином 100м2		1371,40	7,96			306	0,46	18
1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11
50	E15-64-1	Суцільне вирівнювання бетонних поверхонь стін [одношарове штукатурення] цементно-вапняним розчином 100м2	48,2516	<u>1419,91</u> 1127,59	<u>7,28</u> 6,66	68513	54408	<u>351</u> 321	<u>61,05</u> 0,39	<u>2946</u> 19
51	E15-35-3	Облицювання стель пластиковими панелями концерну "НДМ" 100м2	5,707	<u>8811,40</u> 8805,67	<u>1,52</u> 0,74	50287	50254	<u>9</u> 4	<u>437,44</u> 0,04	<u>2496</u> -
52	E15-254-1	Обклеювання стін тисненими шпалерами по штукатурці та бетону 100м2	8,1118	<u>3342,37</u> 3334,58	<u>7,10</u> 4,31	27113	27049	<u>58</u> 35	<u>148,60</u> 0,24	<u>1205</u> 2
53	C111-233	Грунтовка ПЭ-0211 т	1,7	<u>34392,00</u> --	-- -	58466	-	-- -	-- -	-- -
54	C111-1379	Шпаклівка НЦ-0038 т	5,44	<u>9784,37</u> --	-- -	53227	-	-- -	-- -	-- -
55	C111-1706	Шпалери покращені, грунтовані 100м2	8,1118	<u>172,75</u> --	-- -	1401	-	-- -	-- -	-- -
56	C111-1645-П	Клей ЛС-425 кг	10	<u>22,04</u> --	-- -	220	-	-- -	-- -	-- -
57	E34-63-1	Улаштування підвісної стелі з алюмінієвих рейок 100м2	1,816	<u>13999,47</u> 5525,25	<u>1480,50</u> 501,02	25423	10034	<u>2689</u> 910	<u>265,00</u> 26,88	<u>481</u> 49
58	ЕД15-6-1	Облицювання плитами гранітними полірованими товщиною 40 мм чотиригранних колон при кількості плит в 1 м2, до 3 100 м2	3,042	<u>104629,11</u> 19904,95	<u>219,29</u> 113,40	318282	60551	<u>667</u> 345	<u>977,65</u> 5,44	<u>2974</u> 17
59	E15-17-1	Гладке облицювання стін, стовпів, пілястрів і косяків [без карнизних, плінтусних і кутових плиток] без установлення плиток туалетної гарнітури по цеглі і бетону плитками керамічними глазурованими 100м2	9,4697	<u>10637,25</u> 6408,60	<u>23,02</u> 13,85	100732	60688	<u>218</u> 131	<u>330,00</u> 0,77	<u>3125</u> 7

60	E15-180-8	Високоякісне фарбування стель полівінілацетатними водоемульсійними сумішами по штукатурці 100м2	30,9212	<u>4503,89</u> 2796,82	<u>30,52</u> 18,52	139266	86481	<u>944</u> 573	<u>134,14</u> 1,04	<u>4148</u> 32
61	E15-181-1	Декоративне клейове оздоблення поверхонь під мармур 100м2	11,697	<u>3293,22</u> 3107,81	<u>3,55</u> 1,72	38521	36352	<u>42</u> 20	<u>142,56</u> 0,09	<u>1668</u> 1
62	E15-151-3	Фарбування водними розчинами всередині приміщень, клейове високоякісне по штукатурці 100м2	18,9731	<u>2002,13</u> 1854,07	<u>3,04</u> 1,47	37987	35177	<u>58</u> 28	<u>97,84</u> 0,08	<u>1856</u> 2
63	E15-181-11	Декоративне клейове оздоблення поверхні за ескізами 3-ї категорії складності 100м2	16,9447	<u>5329,93</u> 5319,60	<u>-</u> -	90314	90139	<u>-</u> -	<u>214,50</u> -	<u>3635</u> -
1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11
		Разом прямі витрати по розділу 6, грн. в тому числі: вартість матеріалів, виробів та конструкцій, грн. всього заробітна плата, грн. Загальновиробничі витрати, грн. трудомісткість в загальновиробничих витратах, люд.-год. заробітна плата в загальновиробничих витратах, грн. ----- Всього по розділу 6, грн.				1074890 505665 566528 396916 2441 78836 1471806	563855	<u>5370</u> 2673	-	<u>27388</u> 147
		Розділ 7. Зовнішнє оздоблення								
64	E8-27-3	Улаштування ганків із входом з трьох сторін у три сходи м2	6,336	<u>594,57</u> 303,38	<u>36,78</u> 16,48	3767	1922	<u>233</u> 104	<u>17,70</u> 0,78	<u>112</u> 5
65	C1418-	Сходові сходи з лицьовими бетонними	14,4	<u>51,22</u>	<u>-</u>	738	-	<u>-</u>	<u>-</u>	<u>-</u>

	8851	поверхнями, що не потребують додаткового опорядження м		--	-			-	-	-
66	& ЕД15- 256- 11	Облицювання стін фасадними панелями полірованими товщиною 10мм 100 м2	6,77	<u>131306,14</u> 33560,82	<u>113,63</u> 60,84	888943	227207	<u>769</u> 412	<u>1495,58</u> 2,97	<u>10125</u> 20
67	C121-123	Деталі кріплення для покриттів типу "Молодечно", погрунтовані та пофарбовані, Д4 шт	4737	<u>242,12</u> --	- -	1146922	-	-- -	-- -	-- -
68	C1426- 11784	Плити облицювальні кольорові, розмір 500х500х20 мм, бетон В15 [М200], тип 2М5 м2	677	<u>66,70</u> --	- -	45156	-	-- -	-- -	-- -
69	C114-8-У	Плити мінераловатні ламельні підвищеної жорсткості на синтетичному зв'язувальному, марка М200 м3	294,64	<u>893,36</u> --	- -	263220	-	-- -	-- -	-- -
70	Е15-19-5	Улаштування основи під облицювання штучним мармуром косяків 100м2	22,5542	<u>6619,46</u> 5776,06	<u>25,35</u> 15,32	149297	130274	<u>572</u> 346	<u>257,40</u> 0,86	<u>5805</u> 19
71	Е46-29-5	Пробивання круглих отворів діаметром до 25 мм в цегляних стінах товщиною до 51 см 100шт	47,37	<u>5225,48</u> 2877,34	<u>2348,14</u> 1065,38	247531	136300	<u>111231</u> 50467	<u>144,59</u> 52,34	<u>6849</u> 2479
		Разом прямі витрати по розділу 7, грн.				2745574	495703	<u>112805</u> 51329	-	<u>22891</u> 2523
1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11
		в тому числі: вартість матеріалів, виробів та конструкцій, грн. всього заробітна плата, грн. Загальновиробничі витрати, грн. трудомісткість в загальновиробничих витратах, люд.-год. заробітна плата в загальновиробничих витратах, грн. ----- Всього по розділу 7, грн.				2137066 547032 394089 2539 82031 3139663				

Розділ 8. Благоустрій										
72	E27-56-1	Улаштування основи під тротуари з цегляного або вапнякового щебеню товщиною 12 см 100м2	28,29	<u>2944,44</u> 697,76	<u>181,21</u> 73,46	83298	19740	<u>5126</u> 2078	<u>38,15</u> 3,35	<u>1079</u> 95
73	E27-54-2	При зміні товщини покриття на 0,5 см із гарячих асфальтобетонних щільних дрібнозернистих сумішей типу А,Б,В зі щільністю щебених матеріалів 3 т/м3 і більше до норми 27-53-2 додавати або виключати 1000м2	8,04	<u>3905,60</u> 2,92	<u>-</u> -	31401	23	<u>-</u> -	<u>0,14</u> -	<u>1</u> -
74	E27-34-1	Установлення бортових каменів бетонних при цементобетонному покритті 100м	1,608	<u>3797,30</u> 2004,40	<u>93,06</u> 37,58	6106	3223	<u>150</u> 60	<u>109,59</u> 1,38	<u>176</u> 2
75	C1421-10419	Камені бортові із вивержених гірських порід, марка ІГП м	160,8	<u>82,12</u> --	<u>-</u> -	13205	-	<u>-</u> -	<u>-</u> -	<u>-</u> -
76	E27-55-1	Улаштування одношарових асфальтобетонних покриттів доріжок і тротуарів із литої дрібнозернистої асфальтобетонної суміші товщиною 3 см 100м2	20,25	<u>2604,84</u> 455,14	<u>-</u> -	52748	9217	<u>-</u> -	<u>22,61</u> -	<u>458</u> -
Разом прямі витрати по розділу 8, грн.						186758	32203	<u>5276</u> 2138	-	<u>1714</u> 97
в тому числі:										
вартість матеріалів, виробів та конструкцій, грн.						149279				
всього заробітна плата, грн.						34341				
Загальновиробничі витрати, грн.						27358				
трудомісткість в загальновиробничих витратах, люд.-год.						185				
заробітна плата в загальновиробничих витратах, грн.						5970				
1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11

		Всього по розділу 8, грн.	214116				
		Разом прямі витрати по надземній частині, грн.	9167952	1699404	<u>403343</u> 185016	-	<u>83004</u> 8832
		в тому числі:					
		вартість матеріалів, виробів та конструкцій, грн.	7065205				
		всього заробітна плата, грн.	1884420				
		Загальновиробничі витрати, грн.	1415662				
		трудоємність в загальновиробничих витратах, люд.-год.	9611				
		заробітна плата в загальновиробничих витратах, грн.	310595				

		Всього по надземній частині, грн.	10583614				
		Разом прямі витрати по кошторису, грн.	12312969	3192233	<u>499470</u> 223835	-	<u>160862</u> 10519
		в тому числі:					
		вартість матеріалів, виробів та конструкцій, грн.	8621266				
		всього заробітна плата, грн.	3416068				
		Загальновиробничі витрати, грн.	2677001				
		трудоємність в загальновиробничих витратах, люд.-год.	19146				
		заробітна плата в загальновиробничих витратах, грн.	618679				

		Прямі витрати будівельних робіт , грн.	12312969				
		в тому числі:					
		вартість матеріалів, виробів та конструкцій, грн.	8621266				
		заробітна плата робітників, не зайнятих обслуговуванням машин, грн.	3192233				
		заробітна плата в експлуатації машин, грн.	223835				
		Загальновиробничі витрати, грн.	2677001				
		трудоємність в загальновиробничих витратах, люд.-год.	19146				
		заробітна плата в загальновиробничих витратах, грн.	618679				
		Всього кошторисна вартість будівельних робіт , грн.	14989970				
		кошторисна трудоємність, люд.-год.	190527				

		кошторисна заробітна плата, грн.				4034747				

		Всього по кошторису, грн.				140989970				
		Кошторисна трудомісткість, люд.-год.				1900527				
1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11
		Кошторисна заробітна плата, грн.				40034747				

СПИСОК ВИКОРИСТАНИХ ДЖЕРЕЛ

1. Барашиков А.Я., Буднікова Л.М., Кузнєцов Л.В. та ін. Залізобетонні конструкції: підручник. Київ: Вища школа, 1995. – 591 с.
2. Галузеві норми часу на будівельні, монтажні та ремонтно-будівельні роботи. Загальна частина. Київ : УкрНДЦ «Екобуд», 2006. 36 с.
3. Галузеві норми часу на будівельні, монтажні та ремонтно-будівельні роботи. Випуск 1 «Штукатурні роботи». Збірник ГН 8 «Опоряджувальні роботи». Київ : УкрНДЦ «Екобуд», 2007. 27с.
4. Галузеві норми часу на будівельні, монтажні та ремонтно-будівельні роботи. Випуск 2 «Малярні роботи». Збірник ГН 8 «Опоряджувальні роботи». Київ : УкрНДЦ «Екобуд», 2008. 60 с.
5. Галузеві норми часу на будівельні, монтажні та ремонтно-будівельні роботи. Збірник ГН 3 «Кам'яні роботи». Київ : УкрНДЦ «Екобуд», 2006. 68 с.
6. Гавриляк А.І., Базарник І.Б., Кінаш Р.І. Технічна експлуатація, реконструкція і модернізація будівель: навч. посібник для внз. Львів: Вид-во Нац. ун-ту "Львів. політехніка", 2006. 539 с.
7. Данкевич Н. О., Шаровар М. К., Мальований І. В. Технологія будівельного виробництва: метод. вказівки до виконання курсового проекту для студ. ЗДІА наряду 6.06.0101 "Будівництво" ден. та заоч. форм навчання. Запоріжжя : ЗДІА, 2010. 57 с.
8. Данкевич Н.О. Технологія будівельного виробництва: методичні вказівки до виконання практичних та лабораторних занять, контрольної та самостійної роботи для студентів ЗДІА за напрямом 192 «Будівництво та цивільна інженерія» денної та заочної форми навчання. Запоріжжя: ЗДІА, 2016. 65 с.
9. ДБН В.2.2-40:2018 Інклюзивність будівель і споруд. Основні положення. [Чинні з 2019-04-01]. Київ : Мінбуд України, 2019. 21с.

10. ДБН В.2.2-9:2018. Будинки і споруди. Громадські будинки та споруди. Основні положення. [Чинний від 2018-07-01]. Київ: Мінрегіонбуд України, 2018. 72 с..

11. ДБН В.2.2-15:2019 Будинки і споруди. Житлові будинки. Основні положення. [Чинні з 2019-01-01]. Київ : Мінрегіонбуд України.2019. 32 с.

12. ДСТУ 9243.4:2023. Система проєктної документації для будівництва. Основні вимоги до проєктної документації. [Чинний від 2024–04–01]. Київ : Держстандарт України, 2023.

13. ДБН В.1.2-12:2026 «Будівництво в умовах ущільненої забудови. Вимоги безпеки». [Чинний від 2026–30–01]. Вид. офіц. Київ, 2026. 34с. (Національний стандарт України).

14. ДБН А.3.2-2-2009. Система стандартів безпеки праці. Охорона праці і промислова безпека у будівництві. Основні положення. [Чинний від 2012–04–01]. Вид. офіц. Київ, 2012. 94 с. (Національний стандарт України).

15. ДБН А.3.1-5-2016. Управління, організація і технологія. Організація будівельного виробництва. [Чинний від 2016–05–05]. Вид. офіц. Київ, 2016. 52с. (Національний стандарт України).

16. ДСТУ Б А.3.2-11:2009 Система стандартів безпеки праці. Роботи покрівельні і гідроізоляційні. Вимоги безпеки. [Чинний від 2009–12–04]. Вид. офіц. Київ, 2010. 9с. (Національний стандарт України).

17. ДСТУ-Н Б А.3.1-16:2013. Настанова щодо виконання зварювальних робіт при монтажі будівельних конструкцій. [Чинний від 2014–01–01]. Вид. офіц. Київ, 2014. 70 с. (Національний стандарт України).

18. ДСТУ-Н Б В.1.1-34:2013. Настанова з розрахунку та проектування звукоізоляції огорожувальних конструкцій житлового і громадських будинків. [Чинний від 2014–01–01]. Вид. офіц. Київ, 2014. 88с. (Національний стандарт України).

19. ДСТУ-Н Б А.3.1-23:2013. Настанова щодо проведення робіт з улаштуванням ізоляційних, оздоблювальних, захисних покриттів стін, підлог і

покрівель будівель і споруд. [Чинний від 2014–01–01]. Вид. офіц. Київ, 2013. 88 с. (Національний стандарт України).

20. ДСТУ-Н Б В 2.1-32:2014. Настанова з проектування котлованів для улаштування фундаментів і заглиблених споруд. [Чинний від 2015–10–01]. Вид. офіц. Київ, 2015. 100 с. (Національний стандарт України).

21. ДСТУ-Н Б В 2.6-206:2015. Настанова з проектування монолітних бетонних і залізобетонних будівель і споруд. [Чинний від 2016–10–01]. Вид. офіц. Київ, 2015. 28 с. (Національний стандарт України).

22. ДСТУ-Н Б В 2.1-28:2013. Настанова щодо проведення земляних робіт, улаштування основ та спорудження фундаментів. [Чинний від 2014–01–01]. Вид. офіц. Київ, 2013. 98 с. (Національний стандарт України).

23. ДСТУ 3760:2019 Прокат арматурний для залізобетонних конструкцій. Загальні технічні умови. [Чинний від 2019–08–01]. Вид. офіц. Київ, 2007. 28с. (Національний стандарт України).

24. ДСТУ Б А.3.1-22:2013. Визначення тривалості будівництва об'єктів. [Чинний від 2014-01-01]. Вид. офіц. Київ, 2014. 30с. (Національний стандарт України).

25. ДСТУ–Н Б В.2.6-203:2015. Настанова з виконання робіт при виготовленні та монтажу будівельних конструкцій. [Чинний від 2016–04–01]. Вид. офіц. Київ : Мінрегіон України , 2015. 62 с.

26. ДСТУ 8302:2015 Бібліографічні посилання. Загальні положення та правила складання. [Чинний від 2016-07-01] Вид. офіц.. Київ: ДП «Укр НДНЦ», 2016.20 с.

27. ДСТУ 3008-2015 Звіти у сфері науки і техніки. Структура та правила оформлення. [Чинний від 2017-07-01] Вид. офіц.. Київ: ДП «Укр НДНЦ», 2016.31 с..

28. Дончак І.О., Лінда С.М. Пристосування житлового середовища для потреб людей з обмеженими фізичними можливостями: навчальний посібник. Львів: Видавництво НУ «Львівська політехніка», 2002.

29. ДБН В.2.6-31:2021 Теплова ізоляція та енергоефективність будівель. [Чинний від 2022-09-01]. Київ: Мінрегіонбуд України, 2022. 71 с. (Національні стандарти України).
30. ДБН В.2.6-98:2009. Конструкції будинків і споруд. Бетонні та залізобетонні конструкції. Основні положення. [Чинні з 2011-06-01]. Київ : Мінрегіонбуд України, 2011. 71с. (Національний стандарт України).
31. ДБН В.2.6-33:2018 Конструкції зовнішніх стін із фасадною теплоізоляцією. Вимоги до проектування. [Чинні з 2018-08-02]. Київ : Мінрегіонбуд України, 2018. 21с. (Національні стандарти України).
32. ДБН А.3.1-5:2016 Організація будівельного виробництва. [Чинний від 2017-01-01]. Київ : Мінрегіонбуд України, 2017. 67 с. - (Національні стандарти України).
33. ДСТУ Б В.2.1-27:2010 Основи та фундаменти споруд. Палі. Визначення несучої здатності за результатами польових випробувань.. [Чинні з 2009-07-01]. Київ : Держстандарт України, 2009. 86с. - (Національні стандарти України).
34. ДСТУ 3760:2019 Прокат арматурний для залізобетонних конструкцій. Загальні технічні умови. [Чинні з 2009-07-01]. Київ : Держспоживстандарт України, 2007. 28с. (Національні стандарти України).
35. ДБН Б А.2.2-8:2010. Проектування. Розділ «Ефективність» у складі проектної документації об'єктів. [Чинні з 2011-06-01]. Київ : Мінрегіонбуд
36. ДБН А.2.2-3:2014 Склад та зміст проектної документації на будівництво. [Чинний від 2014-10-01]. Київ : Мінрегіонбуд України, 2014. 29 с. (Національні стандарти України).
37. ДСТУ Б А.2.4-11:2009. Система проектної документації для будівництва. Правила виконання специфікації обладнання, виробів і матеріалів. [Чинний від 2009-01-24]. Київ: Держстандарт України, 2009. 12 с. - (Національні стандарти України).

38. ДБН А.3.2-2-2009. Система стандартів безпеки праці. Охорона праці і промислова безпека у будівництві. Основні положення. [Чинний від 2012–04–01]. Київ: Мінрегіонбуд України, 2012. 94с. (Національні стандарти України).

39. ДБН В.1.2-2:2006. Система забезпечення надійності та безпеки будівельних об'єктів. Навантаження і впливи. Норми проектування. [Чинний від 2007–01–01]. Київ : Мінбуд України, 2006. 75с. - (Державні будівельні норми України).

40. ДБН В.1.2-14:2018 Система забезпечення надійності та безпеки будівельних об'єктів. Загальні принципи забезпечення надійності та конструктивної безпеки будівель і споруд. [Чинні з 2019-01-01]. Київ : Мінрегіонбуд України, 2019. 37с. (Національні стандарти України).

41. Карапузов Є.К., Соха В.Г., Остапченко Т.Є. Матеріали і технології в сучасному будівництві. Київ: Вища освіта, 2004. 416 с.

42. Кирнос В.М., Залуний В.Ф., Дадиверина Л.Н. Организация строительства: учебник. Днепропетровск: «Пороги,», 2005. 309 с.

43. Кузнецов Ю.П. Проектирование железобетонных работ. Киев; Донецк: Вища школа., 1991. 280 с.

44. Настанова з визначення вартості будівництва. [Чинний від 2021–11–01]. Київ, 2021. 120 с. (Кошторисні норми України).

45. Організація будівництва : підручник / за редакцією С.А. Ушацького. Київ: Кондор, 2007. 521 с.

46. Павлов І.Д., Полтавець М.О. Організація, планування та системи управління в містобудівництві: навчально-методичний посібник для здобувачів вищої освіти «Магістра» спеціальності «Будівництво та цивільна інженерія». Запоріжжя, ЗНУ, 2019. 165 с.

47. Павлов І.Д., Пшегорлінська О.А. Технологія, організація та планування будівництва: навчально-методичний посібник для студентів ЗДІА спеціальності 192 «Будівництво та цивільна інженерія» денної та заочної форм навчання .Запоріж. держ. інж. акад. Запоріжжя: ЗДІА, 2018. 186 с.

48. Посібник з розробки проектів організації будівництва й проектів виконання робіт (до ДБН А.3.1-5-96). Київ : Укрархбудінформ, 1997. 105 с.

49. Пищаленко Ю. А. Технология возведения зданий и сооружений: учебник для вузов. Киев: Вища школа, 1982. 192 с.

50. Притула С. Ф.Технологія будівельних процесів: навч. посібник. Київ: ІЗМН, 1996. 140 с.

51. Современные технологии в строительстве: учебник для студ.высш. учеб.заведен. /под ред. А.И. Менейлюка. Киев: Освіта України, 2010. 549 с.

52. Технологія будівельного виробництва: підручник / В.К. Черненко та ін.; за ред. В.К. Черненка, М.Г. Ярмоленка. Київ: Вища школа, 2002. 430 с.

53. Технология строительного производства / под общей ред. О.О. Литвинова, Ю.И. Беякова. Киев: Висш. шк., 1985. 479с.

54. . Технологія будівельного виробництва: підручник для студ. внз / за ред. Ярмоленко М. Г. 2-ге вид., перероб. і доп. Київ: Вища школа, 2005. 341 с.

55. Терех М.Д. Технологія реконструкції будівель та споруд: методичні вказівки до практичних занять, виконання розрахунково-графічних робіт та самостійної роботи для студентів спеціальності 8.092101 „Промислове та цивільне будівництво”. Запоріжжя: Видавництво ЗДІА, 2006. 67 с.

56. Технологія монтажу будівельних конструкцій: навчальний посібник. / За ред.. В.К. Черненка. Київ : Горобець Г.С.,2010. 372 с.

57. Технологія будівельного виробництва: підручник/ за ред.. В.К. Черненка, М.Г. Ярмоленка. Київ : Вища шк., 2002. 430 с

58.