

МІНІСТЕРСТВО ОСВІТИ І НАУКИ УКРАЇНИ
Національний університет «Запорізька політехніка»

Факультет будівництва, архітектури та дизайну

(повне найменування інституту, назва факультету)

Кафедра будівельного виробництва та управління проектами

(повне найменування кафедри)

Пояснювальна записка

до дипломного проєкту (роботи)

бакалавр

(ступінь вищої освіти)

на тему: Проект будівництва приміського мотелю в м.Дніпро

Виконав: студент 4 курсу, групи БАД-120сп
Спеціальності 192 Будівництво та цивільна
інженерія

(код і найменування спеціальності)

Освітня програма (спеціалізація)

Промислове та цивільне будівництво

Харченко Є.Р.

(прізвище та ініціали)

Керівник Бондаренко В.В.

(прізвище та ініціали)

Рецензент _____

(прізвище та ініціали)

МІНІСТЕРСТВО ОСВІТИ І НАУКИ УКРАЇНИ
Національний університет «Запорізька політехніка»
(повне найменування закладу вищої освіти)

Інститут, факультет ФТІ, ФБАД
Кафедра будівельного виробництва та управління проектами
Ступінь вищої освіти Перший (бакалавр)
Спеціальність 192 Будівництво та цивільна інженерія
(код і найменування)
Освітня програма (спеціалізація) Промислове та цивільне будівництво
(назва освітньої програми (спеціалізації))

ЗАТВЕРДЖУЮ

Завідувач в.о. кафедри БВУП, д.т.н, доц.
О.М.Назаренко
“ ” 2024 року

ЗАВДАННЯ

НА ДИПЛОМНИЙ ПРОЄКТ (РОБОТУ) СТУДЕНТА(КИ)

Харченко Єгора Романовича

(прізвище, ім'я, по батькові)

1. Тема проєкту (роботи) Проект будівництва приміського мотелю в м.Дніпро
керівник проєкту (роботи) Бондаренко Віктор Володимирович, ст.викладач,
(прізвище, ім'я, по батькові, науковий ступінь, вчене звання)
затверджені наказом закладу вищої освіти від “ ” 2024 року №

2. Строк подання студентом проєкту (роботи) 2024 року

3. Вихідні дані до проєкту (роботи) рекомендована література, технічне завдання, місце забудови, нормативні вимоги до будівництва згідно існуючого законодавства

4. Зміст розрахунково-пояснювальної записки (перелік питань, які потрібно розробити)

1. Архітектурно-будівельний розділ.

2. Розрахунково-конструктивний розділ.

3. Організаційно-технологічний розділ.

4. Економіка будівництва.

5. Охорона праці та цивільна безпека.

5. Перелік графічного матеріалу (з точним зазначенням обов'язкових креслень)
Слайди презентації, графічний матеріал 6-10 аркушів А1 розруковані на А3 з титульним аркушем та зброшуровані

6. Консультанти розділів проєкту (роботи)

Розділ	Прізвище, ініціали та посада консультанта	Підпис, дата	
		завдання видав	прийняв виконане завдання
Архітектурно-будівельний розділ	Бондаренко В.В., ст.викладач		
Розрахунково-конструктивний розділ	Бондаренко В.В., ст.викладач		
Організаційно-технологічний розділ	Бондаренко В.В., ст.викладач		
Економіка будівництва	Бондаренко В.В., ст.викладач		
Охорона праці та цивільна безпека	Бондаренко В.В., ст.викладач		
Нормоконтролер	Бобраков А.А., доцент		

7. Дата видачі завдання “___” _____ 2024 року.

КАЛЕНДАРНИЙ ПЛАН

№ з/п	Назва етапів дипломного проєкту (роботи)	Строк виконання етапів проєкту (роботи)	Примітка
1	Постановка завдань по роботі	1 тиждень	Завдання
2	Виконання науково-дослідної частини	2–3 тижні	Розділ 6
3	Розробка архітектурно-будівельних рішень.	4–5 тижні	Розділ 1
4	Розробка розрахунково-конструктивної частини.	6 тиждень	Розділ 2
5	Прийняття організаційно-технологічних рішень	7–8 тижні	Розділ 3
6	Розробка економічної частини роботи	9 тиждень	Розділ 4
7	Розробка заходів з охорони праці та цивільної безпеки.	10 тиждень	Розділ 5
8	Оформлення пояснювальної записки та документів до неї	11 тиждень	
9	Оформлення графічної частини	12-13 тиждень	
10	Нормоконтроль та рецензування	14–15 тижні	
11	Захист роботи.	16 тиждень	

Студент(ка)

_____ Харченко Є.Р.
(підпис) (прізвище та ініціали)

Керівник проєкту (роботи)

_____ Бондаренко В.В.
(підпис) (прізвище та ініціали)

ЗМІСТ

ВСТУП.....	6
РОЗДІЛ 1. АРХІТЕКТУРНО-БУДІВЕЛЬНИЙ РОЗДІЛ	7
1.1 Зони та місце забудови.....	7
1.2 Короткий опис будівлі	8
1.3 Функціональне призначення будівлі.....	9
1.4 Архітектурно-планувальні та конструктивні рішення.	9
1.5 Конструктивні рішення будівлі.	10
1.6 Нормативний опір теплопередачі зовнішньої стіни, згідно з ДСТУ 9191:2022	10
1.7 Нормативний опір теплопередачі плити покриття, згідно з ДСТУ 9191:2022.	13
1.8 Технічне оснащення.	14
1.9 Економічні параметри.....	14
1.10 Ступінь небезпеки	15
РОЗДІЛ 2. РОЗРАХУНКОВО-КОНСТРУКТИВНИЙ РОЗДІЛ	17
2.1 Вступні дані.....	17
2.2 Фізико-механічні характеристики бетону та арматурної сталі.	18
2.3 Розрахунок навантажень і зусиль.....	21
2.3.2 Чистий проліт	22
2.3.3 Визначене зусилля.....	23
2.4 Розрахунок міцності по нормальних перерізах	23
2.6 Визначення несучої здатності плити у стадіях транспортування і монтажу.....	31
2.7. Розрахунок монтажних петель.	33
РОЗДІЛ 3.ОРГАНІЗАЦІЙНО ТЕХНІЧНИЙ РОЗДІЛ.	34
3.1 Перелік робіт.	34
3.2 Обґрунтування трудомісткості робіт	36
3.3 Розробка технічних рішень для виконання робіт.	39

3.3.1 Організаційна структура працівників.	39
3.3.2 Проектування тимчасових споруд.....	40
3.3.3 Підключення будівельного майданчика до електромережі.	42
3.3.4 Підключення будівельного майданчика до водопостачання.	43
РОЗДІЛ 4. ОХОРОНА ПРАЦІ ТА БЕЗПЕКА В НАДЗВИЧАЙНИХ СИТУАЦІЯХ.....	46
РОЗДІЛ 5. ЕКОНОМІКА БУДІВНИЦТВА	59
6.1 Економічні та технічні характеристики проекту.....	59
6.2 Фінансова оцінка проекту на загально-будівельні роботи.	59
Список використаної літератури	60

ВСТУП

В розв'язанні задач, поставлених перед будівництвом велике значення має покращення проектування у будівництві.

Сучасне проектування цивільних будинків та промислових підприємств являє собою складний процес, в якому велика роль відведена системі нормативної документації і першу чергу СПДБ.

Маючи систему нормативних документів, проектувальники повинні значно скоротити термін розробки проектів і підвищити якість проектних рішень. Процес проектування має бути якісно змінений, і в першу чергу за рахунок широкого втілення ЕОМ.

Нова система економічних відносин у будівництві, основана на договірних цінах, відкриває перед проектувальниками широкі можливості удосконалення проектних рішень з метою підвищення їх економічної ефективності за рахунок використання нових сучасних будівельних матеріалів, конструкцій із прогресивних матеріалів, а також упровадження нових форм архітектурної виразності.

Нові економічні умови, в яких здійснюється проектування об'єктів, вимагають від інженерів і техніків не тільки технічних, але і економічних знань. Такою сукупністю знань повинні володіти молоді спеціалісти, які пройшли підготовку в учбових закладах будівельного профілю.

РОЗДІЛ 1. АРХІТЕКТУРНО-БУДІВЕЛЬНИЙ РОЗДІЛ

1.1 Зони та місце забудови.

Будівля проектується в місті Дніпро. Місто відноситься до II району будівельно-кліматичної зони – Південно-Східний. Розрахункові зимові температури повітря найбільш холодної доби – 29 C^0 та найбільш холодної п'ятиденки – 26 C^0 (ДСТУ-Н Б В.1.1-27:2010).

Снігове навантаження – 1340 Па – 4 сніговий район. Напрямок переважаючих вітрів влітку – Східний, взимку – Північний. Вітрове навантаження - 3 район – 470 Па . Кількість опадів на рік - 260 Па , 19 мм (ДСТУ-Н Б В.1.1-27:2010; ДБН В.1.2-2:2006).

Нормативне промерзання ґрунту – $0,9\text{ м}$ (ДБН В.2.1-10:2018 "Основи та фундаменти будівель та споруд").

У місті будівництва ґрунти суглинки, які відносяться до II типу ґрунтових умов по осіданню, які дають просадочні деформації під власною вагою тому перед влаштуванням фундаментів виконується ущільнення ґрунту пневматичними трамбовками.

1.2 Короткий опис будівлі

1. Місце будівництва – м.Дніпро;
2. Рельєф рівний;
3. Ґрунти –Суглінки;
4. Рівень ґрунтових вод не виявлено;
5. Глибина промерзання ґрунтів – 0,9м;
6. II температурно-кліматична зона;
7. Нормативний опір зовнішньої цегляної стіни - $R_{0TP} = 3,5 \text{ м}^2\text{С}^\circ / \text{Вт}$.
8. Нормативний опір плити покриття - $R_{0TP} = 6 \text{ м}^2\text{С}^\circ / \text{Вт}$
9. Висота цоколя – 0,96м;
10. Висота поверху – 2,8м;
11. Висота приміщення – 2,5м;
12. Конструктивна схема будівлі - з несучими стінами;
13. Зовнішні стіни - з цегли червоної звичайної, товщиною - 0,38м;
14. Внутрішні несучі стіни - з цегли червоної звичайної, товщиною -0,38м;
15. Перегородки - з цегли червоної звичайної, товщиною - 0,12м;
16. Перекриття – залізобетонна пустотіла товщиною 0,22м;
17. Сходи – залізобетонні збірні;
18. Конструкція даху – горищний;
19. Покрівля – металочерепиця;
20. Підлога в санвузлах - плитка керамічна, в житлових кімнатах - ламінат;

1.3 Функціональне призначення будівлі.

В основу функціоналу будинку прокладено його змішане зонування, та відповідає усім умовам ергономіки, будинок має вбудовані балкони. Всі поверхи з'єднані між собою сходами . Кімнати мають вільне планування, з суміжними кімнатами.

1.4 Архітектурно-планувальні та конструктивні рішення.

Проектована будівля розташована в межах міста малоповерхової забудови приватного сектора.

Навколо будівлі виконане вимощення, шириною 2м.

Таблиця 1.4.1- Експлікація приміщень будівлі

№ приміщення 1-го поверху	№ приміщення 2-го поверху	Найменування	Площа, м ²
1	19	Комендантська	12,2
2	20	Спальня	17,0
3	21	Хол	6,4
4	22	Вітальня	14,1
5	23	Коридор	3,6
6	24	Ванна	2,9
7	25	Туалет	2,0
8	26	Кухня	9,5
9	27	Ложия	2,4
10	28	Спальня	12,2
11	29	Спальня	17,0
12	30	Хол	6,4
13	31	Спальня	14,1
14	32	Вітальня	19,2
15	33	Кухня	9,5
16	34	Ванна	2,9
1	35	Туалет	2,0
18	36	Лоджия	2,4
Разом			302,8

1.5 Конструктивні рішення будівлі.

Будівля представляє собою каркас з несучих стін збірним перекриттям товщиною 220мм, що дає більшу просторову жорсткість від вертикальних та горизонтальних навантажень.

Фундамент будівлі збірно-монолітний залізобетонний з по бетонній підготовці.

Зовнішні та внутрішні стіни та перегородки виготовлені з цегли повнотілої керамічної М200 на цементно-піщаному розчині М150, який має більш ефективні властивості на стиск.

Вікна та балконні блоки металопластикові з посиленого профілю рами, за для ефективної експлуатації.

Вхідні двері металеві, профільовані та шумоізолювані, міжкімнатні двері виготовлені з деревини.

1.6 Нормативний опір теплопередачі зовнішньої стіни, згідно з ДСТУ 9191:2022

Таблиця 1.6.1- Кліматичні параметри для м. Одеса

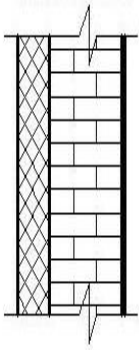
№ п/п	Розрахункова зимова температура зовнішнього повітря і зони вологості	Значення по додатку 2 [1]
1.	Абсолютна мінімальна	- 26°C
2.	Найбільш холодна доба, забезпеченістю 0,92	- 26°C
3.	Найбільш холодної п'ятиденки, забезпеченістю 0,92	- 22°C
4.	Зона вологості	Один (нормальна)

Таблиця 1.6.2- Мікроклімат приміщення і умови експлуатації огороження

№ п/п	Найменування	Значення	Обґрунтування
1.	Розрахункова температура впровадженого повітря	$t_b=26\text{оС}$	ДСТУ 9191:2022
2.	Вологість повітря	$j\varphi=45\text{оС}$	ДСТУ 9191:2022
3.	Вологісний режим приміщення	нормальний	ДСТУ 9191:2022
4.	Умови експлуатації огороження	А	ДСТУ 9191:2022

Метою теплотехнічного розрахунку є визначення необхідної товщини утеплювача для конструкції зовнішньої стіни.

Таблиця 1.6.3- Конструкція стіни і розрахункові коефіцієнти

Конструктивна схема стіни	Характеристика шарів			
	№ шару	Матеріал	Товщина, δ , м	λ Вт/(м ² °C)
	1	Фасадна штукатурка «CERESIT»	0,005	0,76
	2	Утеплювач з плитної мінеральної вати ($\rho=25\text{кг/м}^3$)	0,15	0.042
	3	Клейовий розчин «CERESIT»	0,005	0.76
	4	Цегла М200	0,38	0.70
	5	Розчин піщаний цементно-піщаний	0.02	0,76

Необхідний опір теплопередачі - $R_0^{\text{TP}} = 3,5 \text{ м}^2\text{C}^\circ/\text{Вт}$.

Опір теплопередачі кожного шару визначаємо за формулою $R = \frac{\delta}{\lambda}$

З формули визначення загального опору теплопередачі огорожувальної конструкції знаходимо необхідний термічний опір:

$$R_o = \frac{1}{h_{si}} + R_1 + R_2 + R_3 + R_4 + R_5 + R_6 + \frac{1}{h_{se}} \geq R_0^{\text{TP}}$$

де h_{si} - коефіцієнт тепловіддачі внутрішніх поверхонь =8,7 (табл.1);

h_{se} - коефіцієнт тепловіддачі зовнішніх поверхонь =12 (табл.2);

d_i – товщина шару;

λ_i – коефіцієнт теплопровідності матеріалу.

$$R_o = \frac{1}{8,7} + \frac{0,005}{0,76} + \frac{0,15}{0,042} + \frac{0,005}{0,76} + \frac{0,38}{0,7} + \frac{0,02}{0,76} + \frac{1}{23} = 4,31 \text{ м}^2\text{С}^\circ/\text{Вт}.$$

$$R_{\Sigma\text{пр.}} = \frac{A_{\Sigma}}{\sum\left(\frac{A_i}{R_i}\right) + \sum(I_m \cdot \Psi_m) + \sum(N_j \cdot \chi_j)}$$

Де A_{Σ} — загальна площа огорожувальної конструкції, обчислена за внутрішнім виміром із додаванням площ внутрішніх укосів прорізів та відніманням площ прорізів, м²;

A_i — площа i -ої термічно однорідної частини непрозорої конструкції, що не містить площі внутрішніх укосів прорізів та площі ділянок зовнішніх огорожень будівлі, які контактують з іншими теплопровідними включеннями, м²;

R_i — опір теплопередачі i -ої термічно однорідної частини конструкції, м² · К/Вт,

Ψ_m — лінійний коефіцієнт теплопередачі m -го лінійного теплопровідного включення (враховують теплопровідні лювчкєння, вичєннаї за апмрії мітак 1 2 тздїлпуї дро 5.5т/)(,м В · К);

l_m — лінійний розмір m -го лінійного теплопровідного включення, м;

χ_j — точковий коефіцієнт теплопередачі j -го точкового теплопровідного включення, Вт/К, розраховують за тримірним температурним полем або приймають згідно з додатком Д;

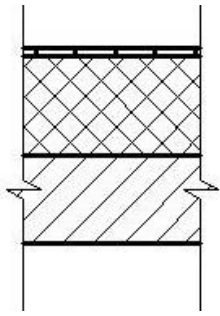
N_j — загальна кількість j -их точкових теплопровідних включень, що розташовані на загальній площі огорожувальної конструкції без урахування площ внутрішніх укосів прорізів, шт.

$$R_i = \frac{526}{\frac{467,4}{4,31} + 0,069 \cdot \frac{2804}{6}} = 4,3 \text{ м}^2\text{С}^\circ/\text{Вт}$$

$$R_{q\text{min}} = 3,5 \text{ м}^2\text{С}^\circ/\text{Вт} \leq R_{\text{пр}} = 4,3 \text{ м}^2\text{С}^\circ/\text{Вт}$$

1.7 Нормативний опір теплопередачі плити покриття, згідно з ДСТУ 9191:2022.

Таблиця 1.7.1- Конструкція плити і розрахункові коефіцієнти

Конструктивна схема плити	Характеристика шарів			
	№ шару	Матеріал	Товщина, δ , м	λ Вт/(м ² оС)
	1.	OSB-3	0,022	0,15
	2.	Цементно-піщана стяжка	0,05	0,76
	3.	Гідроізоляція	0,001	0,3
	4.	Утеплювач з бальтової вати ($\rho=150\text{кг/м}^3$)	0,3	0,042
	5.	Плита покриття	0,22	1,92

Необхідний опір теплопередачі - $R_0^{\text{тр}} = 6 \text{ м}^2\text{С}^\circ/\text{Вт}$.

З формули визначення загального опору теплопередачі огорожувальної конструкції знаходимо необхідний термічний опір:

$$R_o = \frac{1}{10} + \frac{0,005}{0,17} + \frac{0,05}{0,76} + \frac{0,001}{0,3} + \frac{0,3}{0,042} + \frac{0,15}{1,92} + \frac{1}{6} = 7,74 \text{ м}^2\text{С}^\circ/\text{Вт}.$$

$$R_{\text{qmin}} = 6 \text{ м}^2\text{С}^\circ/\text{Вт} \geq R_0 = 7,74 \text{ м}^2\text{С}^\circ/\text{Вт}$$

Прийнята конструкція плити покриття задовольняє теплотехнічним вимогам.

1.8 Технічне оснащення.

Водопровід передбачається з цокольного поверху, вздовж несучих стін обладнані стояки з поліпропіленових труб діаметром 32мм згідно ДБН В.2.3-4:2015. Побутові стічні труби виводяться до зовнішніх мереж каналізації з ПВХ згідно ДБН В.2.3-4:2015.

Внутрішні водотоки передбачані на всю висоту будівлі та виводяться зі стін цоколю, водотоки шумоізолювані та виконані ПВХ згідно ДСТУ Б.В.2.5-32:2007.

Гаряче водопостачання здійснюється нагріванням бойлером електричним, котрий розташований в цокольному поверсі.

Опалення здійснюється здійснюється нагріванням бойлером електричним, котрий розташований в цокольному поверсі.

Електропостачання передбачається від трансформаторної підстанції потужністю 100кВт. Облік виконується ззовні від будинку.

Штучне освітлення передбачене лед-лампами.

Природне освітлення поліпшене за рахунок більшої від потреб площі віконних та балконних блоків.

Вентиляція передбачена та має вивід на даху будівлі окремими шахтами.

1.9 Економічні параметри.

Площа забудови –220м²

Будівельний об'єм –2440м³

Житлова площа – 302,8 м²

1.10 Ступінь небезпеки

Згідно ДСТУ 8855:2019 визначити клас наслідків (відповідальності) та категорію складності будинку заданої серії, який знаходиться в спального районі міста призначеного регіона. Будинок не розташований в охоронній зоні об'єктів культурної спадщини і не є об'єктом культурної спадщини.

Приймаємо, що будівництво будинку передбачається у звичайних інженерно-геологічних умовах, при відсутності таких ускладнюючих умов як сейсміка, просадки тощо.

Відповідно статті 8 Закону України «Про Державний бюджет України на 2024 рік» від 1.04.2024г. № 3460-ІХ. в місячному обсязі — 8000 грн.

Таблиця 1.10.1 Вихідні дані для розрахунку

Типова серія будинку		Регіон України
Назва	Склад квартир на поверсі	
Зведення багатоквартирного комплексу пентхаусами з	2 трикімнатних(60,1м ²)	Миколаївська обл., м. Миколаїв
	2 чотирьохкімнатних(73,3м ²)	

Таблиця 1.10.2 Прогнозні середньорічні показники опосередкованої вартості спорудження житла за регіонами України на 2024 рік

Найменування регіонів	Вартість 1 кв.м загальної площі квартир будинку (з урахуванням ПДВ), грн.
Україна	21290
13.Миколаївська	20911

Кількість людей, які постійно перебувають у житловому будинку, дорівнює 20 осіб.

За кількістю осіб, які постійно перебувають на об'єкті, житловий будинок належить до класу наслідків (відповідальності) СС1.

Тимчасове перебування людей у житлових будинках не нормовано і в будь-якому разі не перевищує 50 % від кількості людей, які постійно перебувають у будинку, тобто N_2 становитиме 10 особи.

За кількістю осіб, які періодично перебувають на об'єкті, житловий будинок зараховують до класу наслідків (відповідальності) СС1

Кількість осіб, які перебувають зовні об'єкта, N_3 складається з осіб, які постійно та тимчасово перебувають на об'єкті:

$$N_3 = 10 \text{ осіб.}$$

За кількістю осіб, які перебувають зовні об'єкта, житловий будинок зараховують до класу наслідків (відповідальності) СС1.

Згідно з розрахунком загальна площа квартир у житловому будинку становить $300,8\text{м}^2$.

Як розрахункову вартість 1 м^2 приймають $4,415$ тис. грн. за 1 м^2 площі квартири відповідно до примітки 2 ДСТУ8855:2019.

Розрахункова вартість становить:

$$300,8 \times 4,415 = 1328,032 \text{ тис. грн.};$$

Прогнозовані збитки визначають за формулою

$$\Phi = 0,225 \times P_i = 0,225 \times 1328,032 = 298,807 \text{ тис. грн.}$$

Обсяг можливого економічного збитку в мінімальних заробітних платах становить:

$$298,807 / 8 = 37,35 \text{ м.р.з.п.,}$$

Відповідно розрахунку житловий будинок зараховують до класу наслідків (відповідальності) СС1.

Відмова будинку не впливає на припинення роботи об'єктів інженерно-транспортної інфраструктури, об'єктів комунікації, зв'язку, енергетики та інженерних мереж загальнодержавного, регіонального чи місцевого рівнів.

Приміський мотель в м. Дніпро не має небезпечних факторів та відповідно до таблиці 1 ДСТУ 8855:2019 зазначений об'єкт зараховують до класу наслідків (відповідальності) СС1.

РОЗДІЛ 2. РОЗРАХУНКОВО-КОНСТРУКТИВНИЙ РОЗДІЛ

2.1 Вступні дані.

Плиту (Рисунок 2.1) виготовляють за потоково-агрегатною технологією з електротермічним натягненням арматури на упори і тепловологісною обробкою.

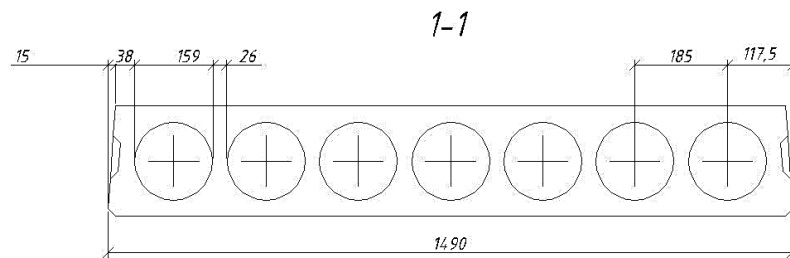
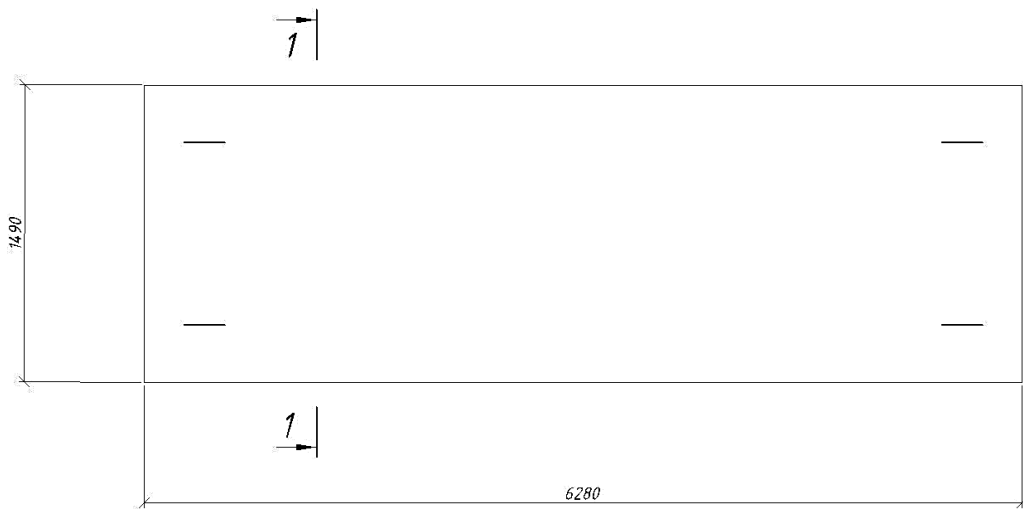


Рисунок 2.1 – Опалубне креслення плити

Змінне тимчасове (нормативне) навантаження на перекриття $u_{п} = 1,5 \text{кН/м}^2$.

Коефіцієнт надійності що до навантаження $\gamma_f = 1,2$. По ступені відповідальності будівля відноситься до класу II. Коефіцієнт надійності щодо призначення $\gamma_n = 0,95$.

Клас міцності бетону C16/20.

Поздовжня робоча арматура попередньо напружена класу A800С.

Поперечна арматура в зварних каркасах і сітках з холоднодеформованого дроту класу B500.

2.2 Фізико-механічні характеристики бетону та арматурної сталі.

2.2.1 Клас міцності бетон C 20/25

Розрахункове значення міцності бетону на тиск:

$$f_{cd} = 11,5 \text{МПа} = 1,15 \text{кН/см}^2$$

Характеристична (нормативна) міцність бетону на стиск:

$$f_{ck} = 20,0 \text{МПа} = 2,0 \text{кН/см}^2$$

Характеристична (нормативна) міцність бетону на розтяг:

$$f_{ctk0,05} = 1,3 \text{МПа} = 0,13 \text{кН/см}^2$$

Коефіцієнт, що враховує вплив на міцність бетону при розтягу тривалості дій та несприятливих впливів, що викликані засобом прикладення навантаження $\alpha_{ct}=1,0$.

Коефіцієнт надійності матеріалів для першої групи ГС $\gamma_{ct} = 1,5$.

Розрахункове значення міцності бетону на осьовий розтяг:

$$f_{ctd} = \alpha_{ct} \cdot f_{ctk0,05} / \gamma_{ct} = 1,0 \cdot 0,13 / 1,5 = 0,1 \text{ кН/см}^2$$

Коефіцієнт надійності (умови роботи) для бетону $\gamma_{c2} = 0,9$.

Середнє значення початкового модуля пружності бетону:

$$E_{cm} = 27 \text{ ГПа} = 30000 \text{ МПа} = 3000 \text{ кН/см}^2$$

2.2.2 Пздовжня робоча арматура попередньо напружена класу А800СК

Розрахункова міцність арматури на границі текучості сталі:

$$f_{yd} = 680 \text{ МПа} = 68 \text{ кН/см}^2$$

Характеристична (нормативна) міцність арматури на границі текучості сталі:

$$f_{yk} = 785 \text{ МПа} = 78,5 \text{ кН/см}^2$$

Розрахункове значення модуля пружності арматурної сталі:

$$E_s = 19 \cdot 10^4 \text{ МПа} = 19 \cdot 10^3 \text{ кН/см}^2$$

2.2.3 Арматура холоднoдеформована класу В500

Розрахункова міцність арматури на границі текучості:

$$f_{yd} = 360 \text{ МПа} = 36 \text{ кН/см}^2$$

Розрахункова міцність поперечної арматури на границі текучості:

$$f_{ywd} = 265 \text{ МПа} = 26,5 \text{ кН/см}^2$$

Розрахункове значення модуля пружності арматурної сталі:

$$E_s = 17 \cdot 10^4 \text{ МПа} = 17 \cdot 10^3 \text{ кН/см}^2$$

2.3 Розрахунок навантажень і зусиль.

Враховане постійне навантаження від конструкції підлоги, власної ваги плити, перегородок і змінне тимчасове навантаження.

2.3.1 Навантаження на 1 м² перекриття

Підрахунок навантажень на 1 м² перекриття зводимо до таблиці 3.3.1

Таблиця 3.3.1 - Навантаження на 1 м² перекриття

Вид навантаження	Підрахунок навантаження $t \cdot \rho \cdot g_{\text{пвп}} \cdot \gamma_{\text{п}}$	Номинальне навантаження кН/м ²	Коефіцієнт надійності щодо навантаження $\gamma_f > 1$	Розрахункове навантаження кН/м ²
Постійне				
Лінолеум на клею t=7мм ($\rho=0,303\text{т/м}^3$)	0,007 x 0,303x 9,81 x 0,95	0,02	1,2	0,024
Цементно-піщана стяжка М150 t=63мм ($\rho=1,8\text{т/м}^3$)	0,063 x 1,8 x x9,81 x 0,95	1,06	1,3	1,378
Перегородки $g_m=50\text{кг/м}^2$	0,5x9,81x0,95	0,466	1,2	0,559
Порожниста плита перекриття t=220мм ($g_m=300\text{кг/м}^2$)	0,3x9,81x 0,95	2,796	1,1	3,075
Разом постійне:		$g_n = 4,342$		$g = 5,036$
Корисне $g_m=1,5\text{кН/м}^2$	1,5x0,95	1,425	1,3	1,853
Повне		$q_n = 5,767$		$q = 6,889$

Навантаження на 1 м довжини плити при її нормальній ширині $b_f=1,5\text{м}$.

Розрахункове: $q = 6,889 \cdot 1,5 = 10,33 \text{ кН/м}$

Нормативне: $q_n = 5,767 \cdot 1,5 = 8,65 \text{ кН/м}$

2.3.2 Чистий проліт

Плита перекриття вільно опирається на стінки (Рисунок 2.3.2)

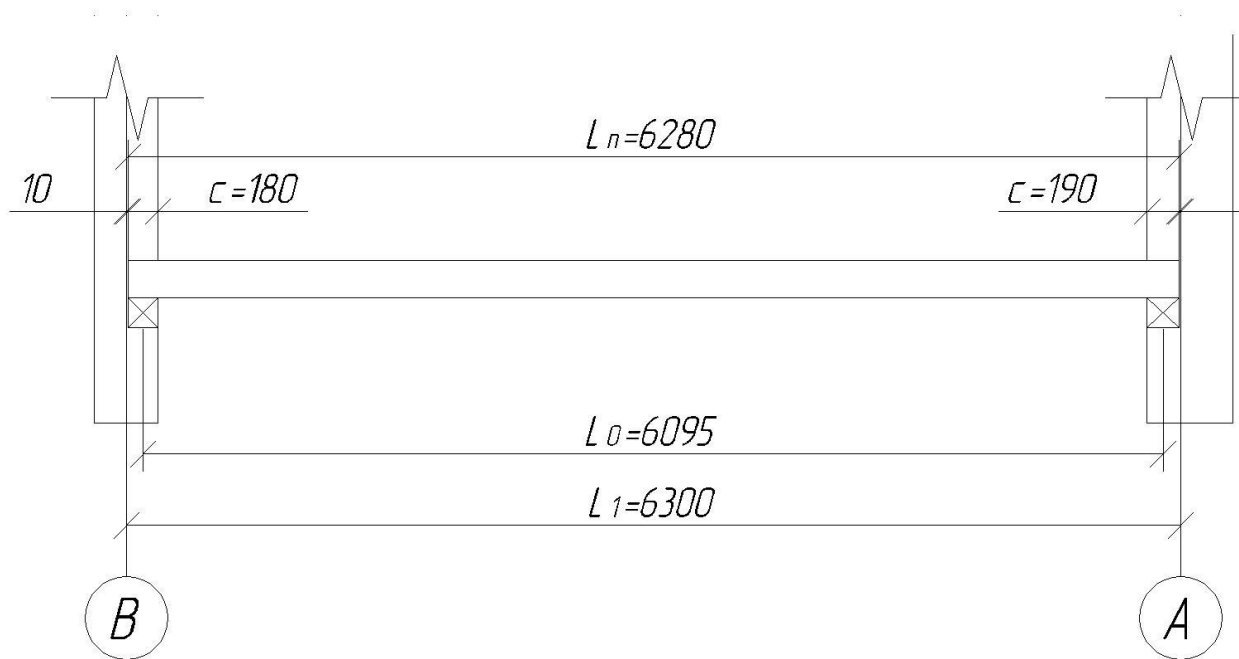


Рисунок 6.2 – Схема опирання плити

Розрахунковий проліт плити при глибині її спирання $c_{\text{оп}}=0,008$ м

$$L_0 = L_n - 2 \left(\frac{1}{2} c_{\text{оп}} \right) - 10 - 10,$$

$$L_0 = 6300 - \frac{380}{2} - 10 - 10 = \text{мм} = 6,18\text{м}$$

2.3.3 Визначене зусилля

Згинальний момент по середині прольоту від розрахованого навантаження:

$$M_d = \frac{q \cdot L_0^2}{8} = \frac{10,33 \cdot 6,18^2}{8} = 48,0 \text{ кНм}$$

$$V_{Ed} = \frac{q \cdot L_0}{2} = \frac{10,33 \cdot 6,18}{2} = 31,82 \text{ кНм}$$

2.4 Розрахунок міцності по нормальних перерізах

Переріз багатопорожневої плити замінено еквівалентним двотавровим (Рисунок 2.4), основні розміри якого:

висота $h = 22 \text{ см}$,

ширина:

$$b = b'_f - h \cdot d = 146 - 7 \cdot 15,9 = 34,7 \text{ см}$$

висота полиць:

$$h_f = h'_f = \frac{h - d}{2},$$

$$h_f = h'_f = \frac{22 - 15,9}{2} = 3,05 \text{ см}$$

Умовно прийнято діаметр робочої арматури $d_s = 12 \text{ мм}$

Мінімальний захисний шар бетону $c_{min} = d_s = 12 \text{ мм}$

Допуск на відхил $\Delta c_{dev} = 10 \text{ мм}$

Номінальний захисний шар бетону:

$$c_{nom} = c_{min} + \Delta c_{dev}$$

$$c_{nom} = 12 + 10 = 22\text{мм}$$

Робоча висота поперечного перерізу:

$$d = h - c_{nom} - 0,5d_s$$

$$d = 22 - 2,2 - 0,5 \cdot 1,2 = 19,2\text{см}$$

Попереднє напруження арматури:

$$\sigma_{sp} = 0,9 \cdot f_{yd} = 0,9 \cdot 680 = 612\text{МПа}$$

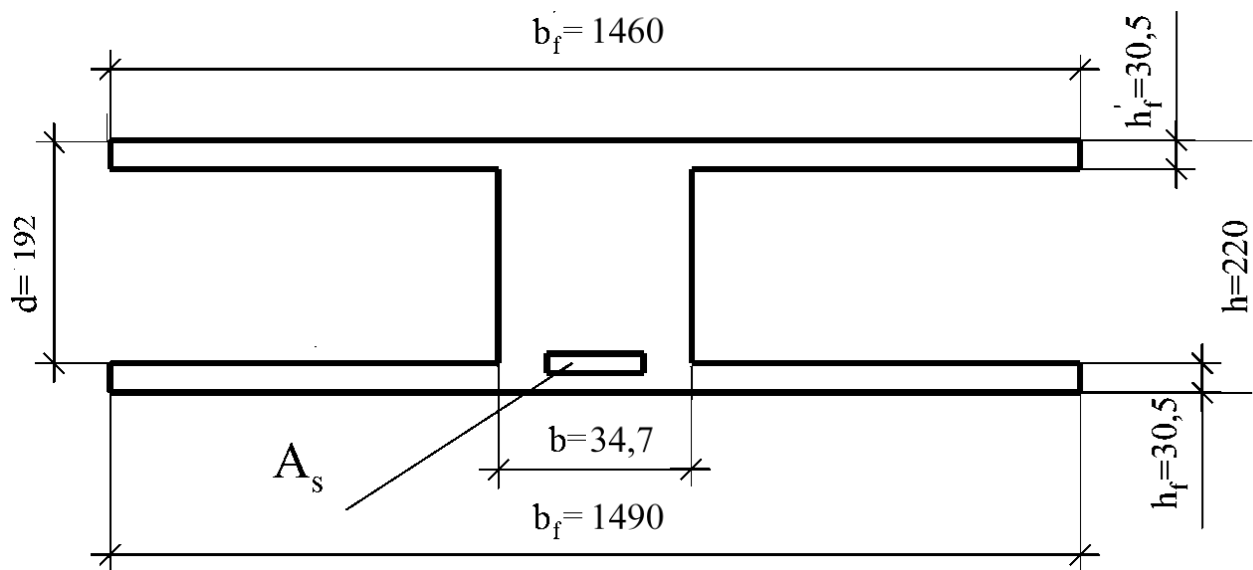


Рисунок 2.4 – Розрахунковий переріз багатопорожневої плити

Допустиме відхилення попереднього напруження:

$$P = 30 + \frac{360}{l},$$

$$P = 30 + \frac{360}{6,3} = 87,14 \text{ МПа}$$

де l – довжина попередньо напруженої арматури в м;

Перевірка умови:

$$\sigma_{sp} + P \leq f_{yk}$$

$$612 + 87,14 = 699,14 \text{ МПа} < 785 \text{ МПа}$$

$$\sigma_{sp} - P \geq f_{yk}$$

$$612 - 87,14 = 524,86 \text{ МПа} > 0,3 \cdot 785 = 235,5 \text{ МПа}$$

Умови задовольняються. Отже, значення σ_{sp} прийнято правильно.

Характеристика стиснутої зони бетону ($\alpha = 0,85$ – коефіцієнт для важкого бетону, $\beta = 0,008$ – коефіцієнт для всіх видів бетону).

$$\omega = \alpha - \beta \cdot f_{cd} \cdot \gamma_{c2},$$

$$0,85 - 0,008 \cdot 14,5 \cdot 0,9 = 0,7456$$

Напруження в попередньо напруженій арматурі класу А800СК:

$$\sigma_{sr} = f_{yd} + 400 - \sigma_{sp} - \Delta\sigma_{sp},$$

$$\sigma_{sr} = 680 + 400 - 612 - 150 = 318 \text{ МПа}$$

де

$$\Delta\sigma_{sp} = 1500 \cdot \frac{\sigma_{sp}}{f_{yd}} - 1200,$$

$$\Delta\sigma_{sp} = 1500 \cdot \frac{612}{680} - 1200 = 150 \text{ МПа}$$

Гранична відносна висота стиснутої зони:

$$\xi_{fc} = \frac{\omega}{1 + \frac{\sigma_{sr}}{\sigma_{syw}} \cdot \left(1 - \frac{\omega}{1,1}\right)},$$

$$\xi_{fc} = \frac{0,7456}{1 + \frac{318}{500} \cdot \left(1 - \frac{0,7454}{1,1}\right)} = 0,619$$

де σ_{syw} – граничне напруження в арматурі стиснутої зони і для $\gamma_{c2} < 1-500 \text{ МПа}$

Граничне значення коефіцієнта α_{fc} :

$$\alpha_{fc} = \xi_{fc} (1 - 0,5 \cdot \xi_{fc}),$$

$$\alpha_{fc} = 0,619 \cdot (1 - 0,5 \cdot 0,619) = 0,381$$

Згинальний момент, який сприймається полицею стиснутої зони:

$$M'_{df} = f_{cd} \cdot \gamma_{c2} \cdot b'_f \cdot h'_f \cdot (d - 0,5 \cdot h_f),$$

$$M'_{df} = 1,45 \cdot 0,9 \cdot 146 \cdot 3,05 \cdot (19,2 - 0,5 \cdot 3,05) = 10271 \text{ Нсм} = 102,71 \text{ к}$$

Перевіряємо умову:

Умови задовольняються, нейтральна лінія проходить через полицю і переріз розраховують як прямокутний шириною $b'_f = 149\text{см}$

Розрахунковий коефіцієнт:

$$\alpha_m = \frac{M_d}{f_{cd} \cdot \gamma_{c2} \cdot b'_f \cdot d^2}$$

$$\alpha_m = \frac{48 \cdot 10^2}{1,45 \cdot 0,9 \cdot 149 \cdot 19,2^2} = 0,067$$

Перевіряємо умову:

$$\alpha_m = 0,067 < \alpha_{fc} = 0,381$$

Умови задовольняються і арматура в стиснутій зоні за розрахунком не потрібна.

Для значення $\alpha_m=0,067$ за допомогою інтерполяції знаходимо коефіцієнти:

$$\xi=0,091 \text{ і } \zeta=0,954$$

$$\gamma_{s6} = \eta - (\eta - 1) \cdot \left(2 \cdot \frac{\xi}{\xi_{fc}} - 1 \right) > 1,15$$

$$\gamma_{s6} = 1,15 - (1,15 - 1) \cdot \left(2 \cdot \frac{0,091}{0,617} - 1 \right) = 1,11 > 1,15$$

де $\eta = 1,15$ – для арматури А800СК;

Приймаємо: $\gamma_{s6} = 1,15$

Необхідна площа перерізу робочої арматури:

$$A_s = \frac{M_d}{\gamma_{s6} \cdot f_{yd} \cdot d \cdot \zeta'}$$

коефіцієнт φ_{c1} визначаємо за формулою :

$$\varphi_{c1} = 1 - \beta \cdot f_{cd} \cdot \gamma_{c2}$$

Де $\beta=0.01$ коефіцієнт для важкого бетону.

f_{cd} (повинна бути в «МПа»).

$$\varphi_{c1} = 1 - 0.01 \cdot 11.5 \cdot 0.9 = 0.866$$

$$\varphi_{c1} = 1 - 0,01 \cdot 11,5 \cdot 0,9 = 0,866$$

Поперечна сила яка може сприйняти плита:

$$V_{Ed} = 0,3 \cdot 1 \cdot 0,866 \cdot 11500 \cdot 0,9 \cdot 31,4 \cdot 18,5 = 196945\text{Н} = 196,9\text{кН}$$

$$V_{max} = 31,82\text{кН} \leq V_{Ed} = 196,95\text{кН}$$

Умови виконуються, розміри поперечного перерізу достатні

Тобто, несуча здатність по поперечній силі забезпечена.

2.5.2. Вврахунок на дію поперечної сили по похилій тріщині.

Розрахунок залізобетонних елементів на дію поперечної сили для забезпечення міцності по похилій тріщині повинен виконуватись по найбільш небезпечнішому похилому перерізі із умов:

$$V_{Ed} = V_c + V_{ws} + V_{s,inc.}$$

Поперечна сила V_c визначається від зовнішнього зусилля, розташованій по одному боці від розглядаємого похилого перерізу.

Поперечне зусилля V_c , яке сприймає бетон, визначається за формулою:

$$V_c = \varphi_{c2} \cdot (1 + \varphi_f + \varphi_n) \cdot f_{ctd} \cdot b \cdot \frac{d^2}{C} = \frac{B_c}{C'}$$

Де «С»-довжина проєкції розрахункового найбільш небезпечнішого похилого перерізу на продольну вісь елемента.

Коефіцієнт, врахуючи вплив якості бетону, для важкого бетону $\varphi_{c2} = 2$.

Коефіцієнт φ_f , який враховує вплив зв'язів стислих полиць (при кількості ребер 7) визначається за формулою:

$$\varphi_f = \frac{7 \cdot 0,75 \cdot (3 \cdot h'_f) \cdot h'_f}{b \cdot h_0} \leq 0,5,$$

$$\varphi_f = \frac{7 \cdot 0,75 \cdot (3 \cdot 3,95) \cdot 3,95}{31,4 \cdot 18,5} = 0,42 \leq 0,5$$

Коефіцієнт φ_n , який враховує вплив подовженого зусилля стиску:

$$\varphi_n = \frac{0,1 \cdot N}{f_{ctd} \cdot b \cdot d} \leq 0,5,$$

$$\varphi_n = \frac{0,1 \cdot 160344}{1 \cdot 31,4 \cdot 18,5} = 0,31 \leq 0,5,$$

Де :

$$N = P = A_s \cdot \sigma_{sp},$$

$$N = P = 3,93 \cdot 408 \cdot 100 = 160344\text{H};$$

$$f_{ctd} = \frac{\alpha_{ct} \cdot f_{ctk,0,05}}{\gamma_{ct}},$$

$$f_{ctd} = \frac{1 \cdot 1,5}{1,5} = 1,$$

Загальна сума коефіцієнтів $(1+\varphi_f+\varphi_n)$ не повинна бути більше 1,5

$$(1+\varphi_f+\varphi_n) = 1+0.42+0.31=1.73>1.5;$$

Тож приймаємо $(1+\varphi_f+\varphi_n)=1,5$, звідси:

$$V_c = B_c = 2 \cdot 1,5 \cdot 100 \cdot 31,4 \cdot 18,5^2 = 2611436 \text{ Нсм};$$

Знаходимо проекцію розрахункового найбільш небезпечнішого похилого перерізу на продольну вісь елемента «С».

Максимальна поперечна сила $V_{\max}=34,1 \text{ кН}$

В розрахунковому похилому перерізі:

$$V_c = V_{sw} = \frac{V}{2},$$

$$V_c = \frac{B_c}{C},$$

тоді :

$$C = \frac{B_c}{0,5 \cdot V},$$

$$C = \frac{2611436}{0,5 \cdot 34100} = 153,2 \text{ см}$$

Довжина проекції небезпечнішої похилої тріщини на продольну вісь :

$$C = C_0 \leq 2,5 \cdot h_0,$$

$$153,2 \text{ см} \leq 2,5 \cdot 18,5 = 46,25 \text{ см}$$

Умова не виконується, тож приймаємо $C=46,25$, тоді:

$$V_c = \frac{2611436}{46,25} = 56463 \text{ Н} = 56,4 \text{ кН}$$

Перевірка умови:

$$V_c = 56,4 \text{ кН} > V_{max} = 34,1 \text{ кН}$$

Тобто поперечна арматура по розрахунку непотрібна.

Поперечну арматуру ставимо по конструктивним вимогам.

Стержні поперечної арматури із холоднотягнутого дроту класу В500 ø6 з'єднуємо в каркаси.

Крок поперечних стержнів визначаємо з конструктивних умов:

$$S \leq \frac{h}{2}$$

$$S \leq \frac{22}{2} = 11 \text{ см} \leq 15 \text{ см},$$

Приймаємо $S=10$ см.

Каркаси розташовуються на приопорних ділянках по 4 каркаси з кожної сторони.

2.6 Визначення несучої здатності плити у стадіях транспортування і монтажу.

Для того, щоб забезпечити міцність полиці на місцеві зусилля, в межах порожнеч в верхній і нижній зонах перерізу передбачаються сітки.

Верхня полиця плити армована сіткою яка має поздовжні стержні 5ø6 мм класу В500, ($A_s=0,283 \text{ см}^2$).

Плита в ребрах армована чотирма каркасами з монтажною арматурою ø6 класу В500, ($A_s=0,283 \text{ см}^2$).

Площа монтажною арматури $A_s=0,283+0,283=0,566 \text{ см}^2$

Плита має 4 петлі для монтажу, які розташовані на відстані 60см від кінця плити.

З врахуванням коефіцієнту динамічності при транспортуванні $K_d= 1,6$ і коефіцієнт надійності з навантаження $\gamma_f=1,1$ і при власній вазі плити 2,13 т навантаження від власної ваги на 1м дорівнює:

$$q = G \cdot \gamma_f \cdot K_d / L_0,$$

$$q = 2,13 \cdot 9,81 \cdot 1,1 \cdot \frac{1,6}{5,9} = 6,23 \text{кН/м},$$

Максимальний згинальний момент консольної частини плити:

$$M = \frac{q \cdot L^2}{2},$$

$$M = \frac{6,23 \cdot 5,9^2}{2} = 1,1 \text{кНм}$$

Цей момент сприймається стержнями монтажної арматури:

$$A_{\text{потр.}} = \frac{M}{f_{yd} \cdot d'}$$

$$A_{\text{потр.}} = \frac{1,1}{22,5 \cdot 18,5} = 0,173 \text{см}^2 < 0,566 \text{см}^2,$$

Несуча здатність при підйомі та монтажу забезпечена.

2.7. Розрахунок монтажних петель.

З врахуванням коефіцієнту динамічності $K_d = 1,6$ і при розрахунковій кількості петель $n=4$ нормативне зусилля при власній вазі плити 2130кг на одну петлю визначається:

$$P_n = \frac{G \cdot K_d}{4},$$

$$P_n = \frac{2,13 \cdot 9,81 \cdot 1,6}{4} = 852 \text{ кг},$$

Беремо петлі $\varnothing 10$ A240C (нормативна маса на одну петлю 1500кг).

$$\frac{P_n}{A_{\text{петлі}}} \leq f_{yd}$$

$$\frac{P_n}{A_{\text{петлі}}} = \frac{852 \cdot 10^4 \cdot 9,81}{0,785} = 106,5 \text{ МПа} \leq f_{yd} = 225 \text{ МПа}$$

Умова виконується, діаметр і клас арматури підібраний вірно.

РОЗДІЛ 3.ОРГАНІЗАЦІЙНО ТЕХНІЧНИЙ РОЗДІЛ.

3.1 Перелік робіт.

Розмітка вісей на місцевості. Розмітка конструктивних вісей будівлі які слугують для виконання усіх операцій та на етапах будівництва виконують за допомоги теодоліта, від реперної точки прокладють необхідний кут на ділянку забудови. З теодолітом працюють 4 інженери: перший – безпосередньо використовує теодоліт, другий – інженер, котрий слугує в якості штурмана та надає вказівки першому стосовно прокладання кутів, третій та четвертий – задіяні в якості роботи з рейкою. Після отриманого результату за найденими точками на місцевості прив'язуються та ведуть будівельні роботи.

Підготовчі роботи. До підготовчих і допоміжних робіт, які виконуються при розробленні земляних мас відносяться влаштування огорожі будмайданчика, очищення території майданчика, підготовка площ під тимчасові забудови, автошляхи, складські зони, зони відвалу, ведеться ущільнення ґрунту в межах автошляхів та стоянки будівельної техніки.

До очищення території відноситься звільнення території від зелених насаджень, пнів, каменів, наслідків зносу за наявності. Прибирання зелених насаджень, пнів та дрібного лісу виконується бульдозерами, валуни та наслідки зносу за допомогою екскаваторів, лебідок.

Земляні роботи. До початку виробництва земляних робіт у місцях розташування положення діючих підземних комунікацій повинні бути розроблені і погоджені з організаціями, що експлуатують ці комунікації заходи щодо безпечної умов праці, а розташування підземних комунікацій на місцевості позначено відповідними знаками та написами. Виробництво земляних робіт у зоні діючих піземних комунікацій варто здійснювати під безпосереднім керівництвом майстера, а в охоронній зоні кабелів. Крім того під спостереженням працівників елетрогосподарства.

Розробка ґрунту при влаштуванні котловану. Для розробки ґрунту при влаштуванні котловану приймаємо екскаватор зі зворотною лопатою. Екскаватор розроблює ґрунт нижче рівня стоянки.

Розробку ґрунту ведемо торцевою проходкою.

Котлован влаштовується з кутом природнього укосу 1/2.

При виявленні вибухонебезпечних матеріалів земляні роботи в цих місцях варто негайно припинити до одержання дозволу від відповідних органів.

Перед початком виробництва земляних робіт на ділянках з можливим патогенним зараженням ґрунту (смітник, скотомогильники, цвинтери, тощо) необхідний дозвіл органів державного санітарного нагляду.

Ґрунт, витягнутий з котловану варто розміщати на відстані не менш 0,5м віддрівки виїмки.

Перед допуском робітників у котлован глибиною більш 1,3м повинна бути перевірена стійкість укосів кріплення стін.

Зведення конструкції. Оброблення з монолітного залізобетону бетонують у інвентарній опалубці, доцільно влаштувати пересовну, перемішуючи її на візку з домкратними пристроями, що дозволяють швидко встановлювати і знімати елементи опалубки. Бетон за опалубку подають бетононасосом з пошаровим ущільненням вібраторами.

Готову конструкцію засипають ґрунтом. За стіни відсипають ґрунт шарами по 20-30см з поливанням водою та ущільненням пневматичними електричними трамбуваннями. Засипання за стіни підземного спорудження повинні відбуватися одночасно з двох сторін щоб уникнути однобічного тиску ґрунту.

В останню чергу виконують оздоблювальні і монтажні роботи в підземному спорудженні.

3.2 Обґрунтування трудомісткості робіт

Трудомісткість робіт та потреба будівельних машин в машино змінах розраховують по нормативним показникам згідно ДБН Д.2.2 «Ресурсні елементні кошторисні норми на будівельні роботи» на основі локального кошторису, котрий розраховує використовуючи програмний комплекс СТС8.

При розрахунку праці на весь об'єм в людино днях і машино змінах тривалість робочого дня при п'ятиденному робочому тижні приймають рівний 8 годинам.

Таблиця 3.2 - Відомість об'єму робіт

№	Найменування робіт	Од. вим.	Обсяг робіт	Обґрунтування ДСТУ	Трудомісткість		
					На од. л-год	Норм. л-дн	Прийн. л-дн
1	2	3	4	5	6	7	8
	I. Підготовчий цикл						
1	Загально-будівельні роботи	%	5			51,1	41
2	Інженерна підготовка	%	4			40,9	35
3	Диспетчеризація	%	0,5			5,1	4
	II. Нульовий цикл						
4	Планування площ бульдозерами потужністю 59 кВт [80 к.с.] за 1 прохід	1000м ²	1,170	E1-30-1	16,73	2,4	2
5	Розроблення ґрунту бульдозерами потужністю 59 кВт [80 к.с.] з переміщенням ґрунту до 10 м, група ґрунтів 2	1000м ³	0,659	E1-24-2	42,50	3,5	3
6	Розроблення ґрунту з навантаженням на автомобілі-самоскиди екскаваторами одноковшовими дизельними на гусеничному ході з ковшом місткістю 0,5 [0,5-0,63] м ³ , група ґрунтів 2	1000м ³	0,1070	E1-17-14	59,50	0,8	1
7	Розроблення ґрунту у відвал екскаваторами "драглайн" або "зворотна лопата" з ковшом місткістю 0,5 [0,5-0,63] м ³ , група ґрунтів 2	1000м ³	0,5520	E1-12-14	42,50	2,9	2,5
8	Розробка ґрунту вручну з кріпленням у траншеях шириною до 2 м, глибиною до 2 м, група ґрунтів 2	100м ³	0,337	E1-162-2	321,30	13,5	11,5
9	Улаштування бетонної підготовки	100м ³	0,337	ЕН6-1-1	150,70	6,3	5
10	Установлення блоків стін підвалів масою до 0,5 т	100шт	0,72	E7-42-1	56,00	5	4,5
11	Установлення блоків стін підвалів масою до 1,5 т	100шт	0,60	E7-42-3	118,47	8,9	7
12	Гідроізоляція стін, фундаментів горизонтальна обклеювальна в 2 шари	100м ²	0,430	ЕН8-3-3	30,32	1,6	1,5

13	Гідроізоляція стін, фундаментів бічна обклеювальна по вирівненій поверхні буттового мурування, цеглі й бетону в 2 шари	100м ²	0,38	ЕН8-3-5	49,79	2,4	2
14	Засипка траншей і котлованів бульдозерами потужністю 59 кВт	1000м ³	0,55	Е1-27-1	150,45	10,4	9
15	Ущільнення ґрунту пневматичними трамбівками, група ґрунтів 1, 2	100м ³	5,520	Е1-134-1	18,36	12,7	11
III. Надземний цикл							
16	Мурування зовнішніх простих стін з цегли (керамічної)(силікатної)(порожнистої) при висоті поверху до 4 м	м ³	180,5	ЕН8-14-3	9,74	219,8	187
17	Мурування внутрішніх стін з цегли (керамічної)(силікатної)(порожнистої) при висоті поверху до 4 м	м ³	67,8	ЕН8-5-7	8,66	73,4	62
18	Укладання панелей перекриття з обпиранням на дві сторони площею до 10 м ² [для будівництва в районах із сейсмічністю до 6 балів]	100шт	0,68	Е7-45-6	332,05	28,2	24
19	Мурування перегородок армованих з цегли (керамічної)(силікатної)(порожнистої) товщиною в 1/4 цегли при висоті поверху до 4 м	100м ²	1,91	ЕН8-6-1	195,92	46,7	39
20	Заповнення віконних прорізів готовими блоками площею до 3 м ² з металопластику в кам'яних стінах житлових і громадських будівель	100м ²	0,304	ЕН10-20-3	113,35	4,3	4
21	Заповнення віконних прорізів готовими блоками площею більш 3 м ² з металопластику в кам'яних стінах житлових і громадських будівель	100м ²	0,426	ЕН10-20-4	86,67	4,6	4
22	Установлення металевих дверних коробок із навішуванням дверних полотен	100м ²	0,0313	ЕН10-96-2	235,42	0,9	1
23	Установлення дверних блоків у зовнішніх і внутрішніх прорізах кам'яних стін, площа прорізу до 3 м ²	100м ²	0,4260	ЕН10-26-1	139,67	7,4	7
IV. Покрівля							
24	Улаштування пароізоляції прокладної в один шар	100м ²	1,90	Е12-20-3	10,97	2,6	2
25	Утеплення покриттів плитами з мінеральної вати або перліту на бітумній мастиці в один шар	100м ²	1,90	Е12-18-3	63,67	15,1	14
26	Улаштування вирівнюючих стяжок цементно-піщаних товщиною 15 мм	100м ²	1,90	Е12-22-1	38,39	9,1	7,5
27	Улаштування покриттів з щитів паркетних	100м ²	1,90	ЕН11-37-1	89,46	21,2	18
28	Збирання горючих перекриттів по дерев'яних балках з укладанням щитів накату з утепленням плитами мінераловатними	100м ²	2,600	ЕН10-75-1	119,45	38,8	33
29	Улаштування покрівель двохстих із металочерепиці "Монтерей"	100м ²	2,600	Е12-12-1	124,68	40,5	34,5
V. Опоряджувальний цикл							
30	Просте штукатурення (цементно-вапняним)(цементним) розчином по каменю і бетону стін вручну	100м ²	6,2900	ЕН15-46-2	78,26	61,5	52,5
31	Облицювання поверхонь стін керамічними плитками на розчині із сухої клеючої суміші, число плиток в 1 м ² до 7 шт	100м ²	1,1300	ЕН15-25-1	234,57	33,1	28
32	Обклеювання стін простими і середньої цупкості шпалерами	100м ²	1,13	ЕН15-25-1	234,57	33,1	28

33	Утеплення фасадів мінеральними плитами товщиною 100 мм з опорядженням декоративним розчином за технологією "Ceresit ". Стіни гладкі	100 м ²	3,540	ЕН15-78-1	479,94	212,4	180,5
	Підлога						
34	Улаштування гідроізоляції обклеювальної ізолом на мастиці бітуміноль, перший шар	100м ²	2,7	ЕН11-4-1	51,10	17,5	15
35	Улаштування тепло- і звукоізоляції суцільної з плит або мат мінераловатних або скловолокнистих	100м ²	2,7	ЕН11-9-1	32,78	11,2	9,5
36	Улаштування стяжок цементних товщиною 20 мм	100м ²	2,7	ЕН11-11-1	56,25	19,3	16,5
37	Улаштування покриттів з керамічних плиток на розчині із сухої клеючої суміші, кількість плиток в 1 м ² до 7 шт	100м ²	0,288	ЕН11-29-1	155,60	5,6	5
38	Улаштування покриттів з лінолеуму	100м ²	5,160	ЕН11-39-3	70,05	45,2	40
	Разом:					1021,9	870
39	Неураховані роботи	%	10			102,2	87
	Всього по заг.-буд. роботам:					1221,2	1040
	VI. Спеццикл						
40	Сантехнічні роботи	%	7			85,5	72,8
41	Електромонтажні роботи	%	3			36,6	31,2
42	Слаботочні роботи	%	0,5			6,1	5,2
							0
	Всього по об'єкту					1349,4	1149,2

3.3 Розробка технічних рішень для виконання робіт.

Згідно з даними для дипломного проекту будівля являє собою трьохповерховий будинок загальною площею 220м² у м. Дніпро, та має прямокутну форму. Кількість поверхів 2. Глибина закладання фундаменту - 3,15м. Висота житлових поверхів 2,8м.

Основні характеристики конструкцій будівлі:

- фундамент – збірно-монолітний;
- несучі стіни – цегляні М200;
- перекриття – багатопустотні плити перекриття.

3.3.1 Організаційна структура працівників.

Після побудови календарного лінійного графіку, побудований графік руху робочої сили, який характеризується:

Загальна тривалість зведення: $T_0=36$ дні;

Загальна трудомісткість всіх робіт: $Q_0=1150$ люд-діб;

Середньодобова потреба робітників у день:

$$N_{\text{ср}} = \frac{Q_0}{T_0} = \frac{1150}{36} = 32 \text{ чол};$$

Максимальна потреба робітників по календарному графіку: $N_p^{\text{max}}=50$ чол;

Коефіцієнт нерівномірності:

$$\alpha = \frac{N_p^{\text{max}}}{N_0} = \frac{50}{36} = 1,389$$

3.3.2 Проектування тимчасових споруд.

За даними календарного графіка при зведенні одержуємо максимальну кількість робітників $N_p^{\max} = 40$ чол, за яким виконуємо розрахунок.

Таблиця 3.3.2.1 - Розрахунок кількості робітників за їх категоріями для найбільш напруженого періоду будівництва

№	Категорія працівників	%	Кількість
1	Робітники		52
2	ІТР	10	4
3	Службовці	5	3
4	МОП і охорона	2	1
	Усього		60
5	Чоловіків	70	42
6	жінок	30	18

Тимчасові споруди працівників ведемо з розрахунку для найбільш напруженого періоду будівництва:

Таблиця 3.3.2.2 - Відомість потреби в тимчасових будівлях і спорудах

№ п / п	Номенклатура інвентарних споруд	Одиниці виміру	Нормативний показник	Розрахунок кількості працюючих	Розрахункова площа, м ²	Розміри в плані, м	К-сть будинків	Прийнята площа, м ²	Конструктивна характеристика	Шифр типового проекту (секцій)
1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11
1	Контора	м ²	4	8	24	3х9	1	27	Контейнер	СПД
2	Гардеробні	м ²	0,6	60	31,2	2,7х6,9	2	18,63	Контейнер	УТС 420-04-38
3	Умивальня	м ²	0,06	60	3,4	2,7х6	1	16,2	Контейнер	УТС 420-04-38
4	Приміщення для прийому їжі	м ²	0,25	60	16,25	3х6	1	18	Контейнер	УТС 420-13-1
5	Душова з переддушовою	м ²	0,82	60	53,3	6,9х12	1	82,8	Пересувні	УТС 420-01-10
6	Туалет	м ²	0,14	60	8,1	2,8х8,2	1	25,76	Пересувні	САТ
7	Комора для матеріалів	м ²	-	-	102,0	10х11	1	110	Збірно-розбірні	ЩК-2-150
8	Комора для інструменту	м ²	-	-	-	3х6	1	18	Збірно-розбірні	УТС 420-13-4
9	Навіс	м ²	-	-	35,6	6х6	1	36	-	-
10	Відкритий склад	м ²	-	-	206,0	10х21	1	210	-	-
11	Прохідна	м ²	-	-	-	2,7*3,0	2	8,1	Контейнер	УТС 420-04-31

3.3.3 Підключення будівельного майданчика до електромережі.

Електрична енергія потрібна для живлення електродвигунів будівельних машин і механізмів, а також електропристроїв та електроінструментів, для електрозварювальних робіт, для освітлення робочих місць, адміністративних, санітарно-побутових приміщень, верстатів та обладнання підсобних виробництв.

Електропостачання будівництва здійснюється від тимчасової трансформаторної підстанції КТПМ-150 тимчасовим підземним силовим кабелем. На будівлі влаштовується розподільний щит з напругою 380/220 вольт для виробничих потреб.

Освітлення будівлі здійснюється повітряною електромережою:

- зовнішнє - прожекторами освітлення потужністю 1 кВт,
- внутрішнє - підводкою до тимчасових будівель.

3.3.4 Підключення будівельного майданчика до водопостачання.

Тимчасове водопостачання на будівельному майданчику запроєктовано по тупиковій схемі (див. БГП аркуш 2 КП). Діаметр трубопроводу визначається з урахунком пропуску води на виробничі, господарсько-побутові та пожежні потреби. Передбачаються водорозбірні колонки, питні фонтанчики. Врізання у постійний водопровід роблять у спеціальний для цього врізний колодязь. Передбачається гідрантний колодязь для потреби пожежників. Перехід крізь дорогу здійснюється у азбестоцементних трубах \varnothing 100 мм.

Потреба у водопостачанні слугує для будівельно-монтажних робі, санітарно-побутових потреб та протипожежних заходів.

Потреба у воді визначається по формулі:

$$Q_{\text{потр}} = Q_{\text{вир}} + Q_{\text{госп}} + Q_{\text{пож}}$$

Де $Q_{\text{вир}}$; $Q_{\text{госп}}$; $Q_{\text{пож}}$ - потреба у воді на виробничі, господарські та протипожежні заходи відповідно, л/с:

Витрати води на виробничі потреби $Q_{\text{вир}}$, л/с:

$$Q_{\text{вир}} = \sum \frac{q_{\text{п}} n_{\text{с}} k_{\text{г}} k_{\text{н}}}{t \cdot 3600}$$

де $q_{\text{п}}$ – питомі витрати на виробництво:

Екскаватор-15л за 1 маш.год;

Полив бетону 200л на 1м³;

Штукатурення поверхні 750л на 1м³;

n_c - кількість виробничих споживачів у найбільш завантажену зміну-1;

k_r - Коефіцієнт годинної нерівномірності водоспоживання-1,5;

k_n -Коефіцієнт неврахованих витрат-1,2;

t -Урахована кількість годин у зміні-8.

$$Q_{\text{вир}} = \frac{(15+46,63 \cdot 200+28,64 \cdot 750) \cdot 1 \cdot 1,5 \cdot 1,2}{8 \cdot 3600} = 1,92 \text{л/с}$$

Витративоди для забезпечення господарсько-побутових потреб $Q_{\text{госп}}$:

$$Q_{\text{госп}} = \frac{q_r n_p k_r}{t \cdot 3600} + \frac{q_d n_d}{t_d \cdot 60}$$

де q_r – питомі витрати води на господарсько-питні потреби 15л на 1люд.

на добу;

n_p - кількість працюючих в найбільш завантажену зміну-52;

k_r -коефіцієнт годинної нерівномірності водоспоживання-1,5;

q_d – витрати води на прийом душу одним робітником – 30;

n_d – кількість користувачів 60;

t_d – тривалість роботи душової – 45хв.

$$Q_{\text{вир}} = \frac{15 \cdot 52 \cdot 1,5}{8 \cdot 3600} + \frac{30 \cdot 60}{45 \cdot 60} = 0,7 \text{л/с}$$

Витрати води на протипожежні заходи приймаємо по 5 л/с на кожний струмінь гідранту, через невелику площу забудови – до 10га.

$$Q_{\text{пож}} = 10 \text{ л/с}$$

$$Q_{\text{потр}} = Q_{\text{вир}} + Q_{\text{госп}} + Q_{\text{пож}} = 1,92 + 0,7 + 10 = 12,62 \text{ л/с}$$

Діаметр D (мм) водопровідної напірної мережі визначаємо по формулі:

$$D = 2 \cdot \sqrt{\frac{Q_{\text{потр}}}{\pi V}}$$

де V - швидкість руху води – 1,2л/с

$$D = 2 \cdot \sqrt{\frac{12620}{3,14 \cdot 1,2}} = 115 \text{ мм}$$

Приймаємо діаметр напірної мережі 125мм.

3.3.5 Визначені необхідні комплекти машин та механізмів

Для земляних робіт використовуємо:

1 екскаватор SDLG E6360F (зворотна лопата) з об'ємом ковша $V=1,9 \text{ м}^3$.

1 бульдозера НВХГ ТУ165-2 потужністю 121кВт

2 КамАЗ 65115 вантажопідйомністю 15т, та об'ємом кузова $8,5 \text{ м}^3$.

Для бетонних робіт використовуємо 1 автобетонасос PI MAKINA 140 47.

1 автобетонозмішувача SHACMAN SX5318GJBDT326 з об'ємом ємності 12 м^3 .

1 автокрана на гусиньочному ході XCMG ХСТ8L4_1.

РОЗДІЛ 4. ОХОРОНА ПРАЦІ ТА БЕЗПЕКА В НАДЗВИЧАЙНИХ СИТУАЦІЯХ

4.1 Основні законодавчі акти з охорони праці.

Конституція України

Законодавча база охорони праці України налічує ряд законів, основними з яких є Закон України "Про охорону праці" та Кодекс законів про працю (КЗпП). До законодавчої бази також належать Закони України: "Про загальнообов'язкове державне соціальне страхування від нещасного випадку на виробництві та професійного захворювання, які спричинили втрату працездатності", "Про охорону здоров'я", "Про пожежну безпеку", "Про забезпечення санітарного та епідемічного благополуччя населення", "Про використання ядерної енергії і радіаційну безпеку", "Про дорожній рух", "Про загальнообов'язкове соціальне страхування у зв'язку з тимчасовою втратою працездатності та витратами, зумовленими народженням та похованням", їх доповнюють державні міжгалузеві й галузеві нормативні акти - це стандарти, інструкції, правила, норми, положення, статuti та інші документи, яким надано чинність правових норм, обов'язкових для виконання усіма установами і працівниками України.

4.1.1 Закон України "Про охорону праці"

Основними принципами державної політики в галузі охорони праці (стаття 4) є пріоритет життя та здоров'я людини перед будь-якими результатами виробничої діяльності, її соціальний захист та відшкодування шкоди, заподіяної здоров'ю, навчання з питань охорони праці, повної відповідальності роботодавця за створення безпечних і здорових умов праці шляхом суцільного контролю та ін.

Усі працівники під час прийняття на роботу і в процесі роботи повинні проходити за рахунок роботодавця інструктаж, навчання з питань охорони праці та правил надання першої медичної допомоги потерпілим і правил пов

едінки у разі виникнення аварії (стаття 18). Навчання та перевірка знань повинна здійснюватись один раз на рік для працівників, зайнятих на роботах із підвищеною небезпекою, і один раз на 3 роки для всіх посадових осіб (відповідно до типового положення, затвердженого спеціально уповноваженим центральним органом нагляду за охороною праці).

4.2 Виробнича санітарія

4.2.1 Поняття про виробничу санітарію та гігієну праці.

Під час роботи на працюючих впливають різні шкідливі фактори виробничого середовища. Шкідливі фактори за характером свого впливу поділяються на фізичні, хімічні, біологічні та психофізіологічні.

До фізичних факторів належать параметри повітря в приміщенні (температура, вологість, швидкість руху повітря), вібрація, шум, нетоксичний пил, пара, різні види випромінювань, освітленість тощо.

До хімічних факторів відносяться токсичні пил, пари і газ.

До біологічних факторів відносяться вплив мікроорганізмів та бактерій рослин та тварин (під час переробки натуральних волокон, шкіри, хутра).

До психофізіологічних факторів відносяться фізичні та нервово-психічні перевантаження, які пов'язані з тяжкою, монотонною працею.

Кожен з цих факторів впливає на організм людини, викликає у ньому функціональні зміни, професійні захворювання або отруєння.

Гігієна праці — це наука, що вивчає вплив виробничого процесу та навколишнього середовища на організм працюючих з метою розробки санітарно-гігієнічних та лікувально-профілактичних заходів, які направлені на створення найбільш сприятливих умов праці, забезпечення здоров'я та високого рівня працездатності людини.

Виробнича санітарія — це система організаційних та технічних заходів, які направлені на усунення потенційно небезпечних факторів і запобігання професійних захворювань та отруєнь.

До організаційних заходів належать:

- дотримання вимог охорони праці жінок та осіб віком до 18 років;
- проведення попередніх та періодичних медичних оглядів осіб, які працюють у шкідливих умовах;
- забезпечення працюючих у шкідливих умовах лікувально-профілактичним обслуговуванням тощо.
- Технічні заходи передбачають:
- систематичне підтримання чистоти в приміщеннях і на робочих місцях;
- розробку та конструювання обладнання, що виключає виділення пилу, газів та пари, шкідливих речовин у виробничих приміщеннях;
- забезпечення санітарно-гігієнічних вимог до повітря виробничого середовища;
- улаштування систем вентиляції та кондиціонування робочих місць із шкідливими умовами праці;
- забезпечення захисту працюючих від шуму, ультра- та інфразвуку, вібрації, різних видів випромінювання.

Таким чином запобігання професійних захворювань і отруєнь здійснюється через виконання комплексу організаційних і технічних заходів, які направлені на оздоровлення повітряного середовища, виконання вимог гігієни та особистої безпеки працюючих.

4.2.2 Основні заходи щодо запобігання травм та професійних захворювань

Основні заходи по запобіганню травматизму передбачені: в системі нормативно-технічної документації з безпеки праці; в організації навчання і

травматизму; раціональному плануванні коштів і визначенні економічної ефективності від запланованих заходів. Основне завдання нормативно-технічної документації з безпеки праці - сприяти передбаченню небезпеки і прийняттю найбільш ефективних заходів її ліквідації або локалізації при проектуванні виробничих процесів, обладнання, будівель і споруд. Нормативно-технічна документація щодо безпеки праці розробляється з урахуванням характеру потенційно небезпечних факторів, рівня їх небезпечності і зони поширення, психофізіологічних і антропометричних особливостей людини.

Всі заходи по запобіганню виробничому травматизму можна поділити на організаційні та технічні.

Організаційні заходи, які сприяють запобіганню травматизму: якісне проведення інструктажу та навчання робітників, залучення їх до роботи за спеціальністю, здійснення постійного керівництва та нагляду за роботою; організація раціонального режиму праці і відпочинку; забезпечення робітників спецодягом, спецвзуттям, особистими засобами захисту; виконання правил експлуатації обладнання.

Технічні заходи: раціональне архітектурно-планувальне рішення при проектуванні і будівництві виробничих будівель згідно санітарних, будівельних і протипожежних норм і правил; створення безпечного технологічного і допоміжного обладнання; правильний вибір і компоновання обладнання у виробничих приміщеннях відповідно до норм і правил безпеки та виробничої санітарії; проведення комплексної механізації і автоматизації виробничих процесів, створення надійних технічних засобів запобіганню аваріям, вибухам і пожежам на виробництві; розробка нових технологій, що виключають утворення шкідливих і небезпечних факторів та інше.

Важливим у забезпеченні безпечної праці і запобіганню травматизму на виробництві є фактори особистого характеру - знання керівником робіт особистості кожного працівника, його психіки і особливостей характеру,

дисциплінованості, задоволеності працею, засвоєння навичок безпечних методів роботи, знання норм і правил з охорони праці і пожежної безпеки, його ставлення до інших робітників і всього колективу.

4.3 Техніка безпеки

4.3.1 Вимоги охорони праці до організації

будівельного майданчика

Продуктивність і безпечність праці багато в чому залежать від організації будівельного майданчика і порядку на ньому. Тому до організації будівельного майданчика, розміщення на ньому машин, транспорту, проїздів, розвантажувальних майданчиків, складів, майстерень, санітарно-побутових приміщень і пристроїв треба ставитися особливо продумано.

Щоб не допустити сторонніх осіб на територію будівельного майданчика, його обгороджують. Об'єкти, що будуються вздовж вулиць населених пунктів або проїздів загального користування, слід обгороджувати суцільним парканом заввишки не менш як 2 м. Огорожу в місцях масового переміщення людей обладнують суцільним захисним навісом завширшки не менш як 1 м, який роблять похилим під кутом 20° .

Конструкції огорож повинні відповідати вимогам ГОСТ 23407-78 (рис.1).

Будівельний майданчик, ділянки робіт, робочі місця, проїзди і підходи до них у темний час доби повинні освітлюватись. Освітленість має бути рівномірною, не повинна осліплювати працюючих. Виконувати роботи в неосвітлених місцях забороняється. Прожектори над робочим майданчиком встановлюють на висоті не менш як 6 м на металевих пересувних інвентарних опорах.

Колодязі, шурфи та інші виїмки в ґрунті у місцях можливого доступу людей закривають кришками, надійними щитами чи обгороджують. У темний

Складають матеріали, прокладають рейковий шлях, встановлюють опори для повітряних ліній електропередачі і зв'язку за межами призми обвалення ґрунту котловану чи траншеї.

Місце складування будівельних матеріалів, як і весь будівельний майданчик, влаштовують відповідно до будівельного генерального плану.

Різні санітарно-побутові та адміністративно-господарські приміщення (проходи, диспетчерська, контори інженерно-технічних працівників, гардеробні, душові, кімнати для приймання їжі) мають розміщуватися з боку входу на територію будівельного майданчика.

Санітарно-гігієнічні приміщення обладнують внутрішнім водопроводом, каналізацією, опаленням і вентиляцією. Біля зовнішніх входів у ці приміщення повинні бути пристрої для чищення і миття взуття. Гардеробні, вбиральні, вмивальні і душові кімнати влаштовують окремо для чоловіків і жінок. У гардеробах окремо зберігають домашній і робочий одяг.

Під час будівництва об'єкта треба якнайбільше використовувати дороги постійного призначення. Якщо це неможливо, то тимчасові автомобільні дороги слід розміщувати так, щоб автомобілі могли проїжджати по колу. При будівництві тупикових шляхів підвищується можливість виникнення небезпечних випадків.

Радіуси заокруглень автомобільних проїздів слід брати не менш як 10м.

Якщо на майданчик доставляються конструкції і матеріали спеціальними машинами, то радіуси заокруглень повинні бути завчасно визначеними і вказаними на будгенплані.

Ширину проїзної частини доріг встановлюють відповідно до проекту будівництва, вона має бути не меншою за 3,5 м для руху в один бік і не меншою за 6 м для двостороннього руху.

При в'їзді на будівельний майданчик встановлюють схему руху транспортних засобів, а на узбіччях доріг і проїздів — дорожні знаки, які добре

видно: швидкість руху автотранспорту поблизу місця виконання робіт не повинна перевищувати 10 км/год на прямих ділянках і 5 км/год на поворотах.

Проїзди, проходи та робочі місця потрібно постійно чистити, не захаращувати, а ті, що розташовані поза будівлями, взимку посипати піском чи шлаком.

4.3.2 Ізоляційні роботи. Загальні вимоги

При виконанні ізоляційних робіт (гідроізоляційних, теплоізоляційних, антикорозійних) необхідно передбачити заходи з попередження впливу на

працюючих наступних небезпечних виробничих факторів:

- підвищена запиленість і загазованість повітря робочої зони;
- підвищена температура гідроізоляційного матеріалу в робочій зоні;
- розташування робочого місця там, де можливе проривання і затоплення

грунтовими (зливовими) водами і де можливий перепад по висоті більше 1,3 м;

- розташування робочого місця там, де можливий вплив піднімання і пе-

реміщення вантажів, будівельних елементів;

- вплив електричного струму і хімічних шкідливих речовин; — вплив відкритого полум'я;

- застосування і зберігання газових балонів;

- розташування робочого місця в зоні можливого обвалення укусу котловану.

4.4 Пожежна безпека

4.4.1 Організаційні та технічні протипожежні заходи.

Пожежна безпека — це стан об'єкта, при якому виключається можливість пожежі, а у випадку її виникнення вживаються необхідні заходи щодо усунення негативного впливу небезпечних факторів пожежі на людей, споруди і матеріальні цінності.

Протипожежний режим — це комплекс встановлених норм і правил поведінки людей, виконання робіт і експлуатації об'єкта, спрямованих на забезпечення пожежної безпеки.

Пожежна безпека на об'єктах народного господарства забезпечується організаційними, технічними заходами і протипожежним захистом.

До організаційних заходів належать:

- розробка правил, інструкцій, інструктажів з протипожежної безпеки;
- організація інструктування і навчання робітників та службовців;
- здійснення контролю за дотриманням встановленого протипожежного режиму всіма працюючими;
- організація добровільних пожежних дружин та пожежотехнічних комісій;
- організація щоденної перевірки протипожежного стану приміщень після закінчення роботи;
- розробка і затвердження плану евакуації і порядку оповіщення людей на випадок виникнення пожежі;
- організація дотримання належного протипожежного нагляду за об'єктами;
- організація перевірки належного стану пожежної техніки та інвентаря.

- дотримання пожежних норм, вимог та правил при влаштуванні будівель, споруд, складів;
- підтримання у справному стані систем опалення, вентиляції, обладнання;
- улаштування автоматичної пожежної сигналізації, систем автоматичного гасіння пожеж та пожежного водопостачання;
- заборона використання обладнання, пристроїв, приміщень та інструментів, що не відповідають вимогам протипожежної безпеки;
- правильна організація праці на робочих місцях з використанням пожежонебезпечних інструментів, приладів, технологічних установок.

4.4.2 Пожежна техніка двохисту об'єктів.

Пожежні засоби поділяються на:

- пожежні автомобілі, пожежні машини;
- первинні засоби пожежогасіння (пожежний немеханізований інвентар, інструмент, вогнегасники тощо);
- пожежну сигналізацію;
- установки автоматичного пожежогасіння.

Пожежні машини призначені для виготовлення вогнегасних речовин: газу, повітряномеханічної піни, аерозольних сумішей, порошків, снігоподібної маси. Вони можуть бути стаціонарними або пересувними. Пожежні автомобілі використовують для ліквідації пожеж на значних відстанях від їх дислокації. Широке розповсюдження знайшли автомобілі, оснащені пожежними машинами з використанням води. Ними в основному оснащені регіональні пожежні частини та пожежні частини великих підприємств. Мотопомпа — це пожежна машина, призначена для створення великого струменя води під тиском, із забором її з водоймища. Мотопомпи бувають стаціонарні або пересувні.

Первинні засоби пожежогасіння:

- ящики з піском, бочки з водою;
- простирадла азбестові, повстяні, брезентові;
- ручний пожежний інструмент.

Вогнегасник — переносний чи пересувний пристрій для гасіння пожеж вогнегасною речовиною, яку він випускає після приведення його в дію. Як вогнегасний засіб у вогнегасниках використовують хімічну або повітряномеханічну піну, діоксид вуглецю (в рідкому стані), аерозольні сполуки й порошки, що містять бром.

Вогнегасники бувають: хімічні, піняві, повітряно-піняві, вуглекислотні, порошкові, хладонові.

Переносні вогнегасники використовують для ліквідації невеликих пожеж. Пересувні вогнегасники змонтовані на візку.

Рідинний вогнегасник — це вогнегасник, який заряджається чистою водою або водою з добавками.

Хімічний пінявий вогнегасник — це вогнегасник, заряд якого складається з двох частин: кислотної та лужної.

4.5 Охорона довкілля

Під час виконання підготовчих і будівельних робіт із спорудження об'єкта мають бути здійснені заходи щодо захисту навколишнього середовища під час будівництва, передбачені в матеріалах ОВНС у складі проектної документації згідно з 3.2.4 та додатком Д. Працівників, відповідальних за здійснення цих заходів, призначають організації, що здійснюють будівництво, відповідно до Будівельно-монтажні роботи із спорудження об'єкта здійснюються із дотриманням вимог чинного законодавства щодо охорони та збереження навколишнього природного середовища, забезпечення санітарного та епідемічного благополуччя населення та безпеки прилеглих об'єктів

в приміщеннях житлових і цивільних будинків та на території, що прилягає до будівельного майданчика, мають відповідати СН 3077, СанПиН 42-120-4948, СН 1304. Санітарно-гігієнічні характеристики повітря робочої зони мають відповідати ГОСТ12.1.005.

Під час виконання будівельно-монтажних робіт із застосуванням машин і механізмів здійснюються передбачені у ПВР заходи із забезпечення техногенної і пожежної безпеки, [охорони атмосферного повітря](#), безпечних умов праці. На робочих місцях, на будівельному майданчику і в навколишньому середовищі забезпечується дотримання регламентованих у ДСН 3.3.6.037, ДСН 3.3.6.039 та ДСН 3.3.6.042 безпечних рівнів звукових та вібраційних навантажень і впливу на мікроклімат від роботи-будівельних машин, транспортних засобів, виробничого устаткування, засобів механізації, пристроїв, оснастки, ручних машин та інструменту.

Будівельно-монтажні роботи на територіях з обмеженим режимом господарської діяльності (території та об'єкти природно-заповідного фонду, охоронні зони, прибережні та лісові захисні смуги тощо) здійснюються відповідно до документів, що визначають статус цих територій, законів та кодексів України щодо охорони навколишнього середовища, із дотриманням вимог, що містяться у комплексному висновку державної інвестиційної експертизи проектної документації.

На території об'єктів, що будуються, не допускається не узгоджене у встановленому порядку знесення деревинно-чагарникової рослинності і засипання ґрунтом кореневих шийок і стовбурів дерев і чагарників, що ростуть.

Передбачене затвердженою документацією знесення зелених насаджень компенсується створенням рівновеликих (або більших) та рівноцінних нових насаджень у місцях, визначених відповідними державними органами під час погодження документації (зокрема, згадана компенсація виконується під час

водних об'єктів, освоєнням ділянок природних лук та степів, передбачають їх поступовість, яка дозволяє місцевій фауні своєчасно мігрувати за межі території будівництва.

Не допускається відведення поверхневих стічних вод із території будівельних майданчиків безпосередньо на рельєф, тобто без здійснення інженерних заходів, що попереджають виникнення осередків техногенної ерозії ґрунтів. Заходи щодо необхідного очищення і знешкодження стічних вод, що утворюються на будівельному майданчику, передбачаються у ПТД. Під час виконання будівельних та планувальних робіт ґрунтовий покрив (родючий шар ґрунту) за спеціальним дозволом знімають, переносять і складають для подальшого використання під час благоустрою прибудинкової території, рекультивації земель тощо (відповідно до чинного природоохоронного законодавства). Тимчасові автомобільні дороги та інші під'їзні шляхи влаштовуються з урахуванням вимог щодо запобігання пошкодженню сільськогосподарських угідь та деревинно-чагарникової рослинності.

Під час будівельно-монтажних робіт у зонах житлової забудови відповідно до [Закону України "Про охорону атмосферного повітря"](#) вживають заходів із запобігання пилоутворенню і забрудненню атмосферного повітря. Заборонено скидання з будівель відходів без застосування закритих потоків та бункерів-накопичувачів.

Будівельні відходи і вторинна сировина відповідно до Закону України "Про відходи" вивозяться до місць їх складування або об'єктів поводження з відходами, погоджених із органами місцевої державної адміністрації. Перевезення відходів здійснюється відповідно до правил, встановлених місцевими державними адміністраціями або органами місцевого самоврядування.

За необхідності запобігання впливу шкідливих виробничих чинників,

яке реконструюється, на ділянках робіт, визначених у ПОБ і ПВР, здійснюють додаткові заходи із захисту навколишнього середовища.

У процесі виконання бурових робіт при досягненні водоносних горизонтів вживають заходів із запобігання неорганізованому виліву підземних вод, їх перетоку до більш глибоких водоносних горизонтів, а також проникненню поверхневого стоку у підземні водоносні горизонти.

Під час виконання робіт із штучного закріплення слабких ґрунтів вживають заходів із запобігання забрудненню підземних вод нижчих горизонтів.

Попутне видобування природних ресурсів допускається тільки за наявності спеціального дозволу (ліцензії) на користування надрами згідно із Кодексом України про надра, а також проектної документації, погодженої відповідними органами державного нагляду (контролю) і місцевої адміністрації. Роботи з меліорації земель, створення ставків і водосховищ, ліквідації ярів, балок, боліт і вироблених кар'єрів, які виконуються попутно із будівництвом об'єктів виробничого і житлово- цивільного призначення, можуть виконуватись тільки за наявності відповідної проектної документації, погодженої в установленому порядку із зацікавленими організаціями і органами державного нагляду (контролю).

Роботи з розчищення, днопоглиблення, берегоукріплення русел річок і водойм, а також із наміву територій можуть проводитись тільки згідно з документацією, розробленою з урахуванням вимог Водного кодексу України з цих питань, погодженою і затвердженою у встановленому порядку.

РОЗДІЛ 5. ЕКОНОМІКА БУДІВНИЦТВА

6.1 Економічні та технічні характеристики проекту.

При будівництві або реконструкції об'єктів будь-якого призначення, одним з початкових етапів проектування є розрахунок техніко-економічних показників (ТЕП), що розраховуються для оцінки та аналізу основних технічних, економічних і об'ємно-планувальних рішень майбутнього проекту. ТЕП проекту зведені у таблиці 6.1, на основі кошторисних розрахунків, що наведено нижче.

6.2 Фінансова оцінка проекту на загально-будівельні роботи.

Для визначення кошторисної вартості будівельно-монтажних робіт складаємо кошторис на загальнобудівельні роботи на основі специфікації та відомості об'ємів робіт в ПК «Строительные технологии смета». Результати розрахунку приведені в Локальному кошторисі (див. додаток 1)

Таблиця 6.2 Техніко-економічні показники економічного розрахунку

№	Найменування	Од.вим.	Обсяг
1	Будівельний об'єм	м ³	2440
2	Кошторисна вартість	тис.грн.	1327,897
3	Вартість 1м ³	тис.грн.	0,544
4	Вартість 1м ²	тис.грн.	4,385

СПИСОК ВИКОРАСТАНОЇ ЛІТЕРАТУРИ

1. ДБН Б.2.2-12:2019 «Планування та забудова територій», К.: Мінрегіон України, 2019. – 177с. 2. ДГН 6.6.1-6.5.001-98 Державні гігієнічні нормативи. «Норми радіаційної безпеки України (НРБУ-97)», К.: Держбуд України, 1997. 3. ДБН В.1.1-7:2016 «Пожежна безпека об'єктів будівництва», К.: Мінрегіон України, 2017. – 47с.
2. ДСТУ Н Б В.1.1-27:2010 «Будівельна кліматологія», К.: Мінрегіон України, 2011, – 130с.
3. ДБН В.2.6-31:2016 «Теплова ізоляція будівель» », К.: Мінрегіон України, 2017. – 37с.
4. ДСТУ Б В.2.7-144:2007 «Будівельні матеріали. Труби для мереж холодного та гарячого водопостачання із поліпропілену. Технічні умови (EN ISO 15874-2:2003, MOD)», К.: Держбуд України, 2008. – 33с.
5. ДСТУ Б В.2.7-151:2008 «Будівельні матеріали. Труби поліетиленові для подачі холодної води. Технічні умови (EN 12201-2:2003, MOD)», К.: Мінрегіон України, 2009. – 39с.
6. ГОСТ 10704-91 Трубы стальные электросварные прямошовные/Госстрой СССР. – М.: Стройиздат, 1991. – 15с.
7. ДСТУ Б В.2.5-32:2007 Інженерне обладнання будинків і споруд. Зовнішні мережі та споруди. Труби безнапірні з поліпропілену, непластифікованого полівінілхлориду та фасонні вироби до них для зовнішніх мереж каналізації будинків і споруд та кабельної каналізації. Технічні умови)», К.: Мінрегіон України, 2007. – 112с.
8. ДБН В.2.2-15-2005 «Житлові будинки», К.: Мінрегіон України, 2005. – 76с. 11. НПАОП 0.00-1.62-12 «Правила охорони праці на автомобільному транспорті», 2012. – 144с. 12. ДБН А.2.1-1-2008 «Інженерні вишукування для будівництва» », К.: Мінрегіон України, 2014. – 128с.

9. ДБН В.2.1-10-2009 «Основи і фундаменти будівель та споруд. Основні положення», К.: Мінрегіон України, 2018. – 42с.
10. ДСТУ Б В.2.8-43:2011 Огородження інвентарних будівельних площ і ділянок виконання будівельно-монтажних робіт. Технічні умови (ГОСТ 23407-78, MOD), К.: Мінрегіон України, 2012. – 12с.
11. ДСТУ Б А.3.2-13:2011 Система стандартів безпеки праці. Будівництво. Електробезпечність. Загальні вимоги, К.: Держбуд України, 2012. – 14с.
12. ДБН А.3.2-2-2009 «Охорона праці і промислова безпека у будівництві», К.: Держбуд України, 2012. – 202с.
13. ДБН А.3.1.-5-2016 «Організація будівельного виробництва», К.: Держбуд України, 2016. – 49с.
14. ДСТУ Б В.2.8-40:2011 «Оснастка монтажна для тимчасового закріплення і вивіряння конструкцій будинків» Класифікація і загальні технічні вимоги (ГОСТ 24259-80, MOD), К.: Держбуд України, 2012. – 9с.
15. НПАОП 0.00-1.80-18 «Правила охорони праці під час експлуатації вантажопідіймальних кранів, підіймальних пристроїв і відповідного обладнання», 2018. – 214с.
16. ДСТУ 7239:2011 Система стандартів безпеки праці. Засоби індивідуального захисту. Загальні вимоги та класифікація, К.: Держбуд України, 2011. – 10с.
17. НПАОП 40.1-1.21-98 «Правила безпечної експлуатації електроустановок споживачів», 1998. – 114с.
18. ДСН 3.3.6.037-99 «Санітарні норми виробничого шуму, ультразвуку і інфразвуку», 1999. – 34с.
19. ДСН 3.3.6. 039-99 «Державні санітарні норми виробничої загальної та локальної вібрації», 2000. – 39с.

20. ГОСТ 12.1.005-88 Общие санитарно-гигиенические требования к воздуху рабочей зоны/Госстрой СССР. – М.: Стройиздат, 1989. – 95с.
21. ДСН 3.3.6.042-99 Санітарні норми мікроклімату виробничих приміщень», 1999. – 12с.
22. ДБН В.2.5-28-2018 «Природне і штучне освітлення», К.: Мінрегіон України, 2018. – 137с.
23. ДСТУ Б В.1.1-36:2016 «Визначення категорій приміщень, будинків та зовнішніх установок за вибухопожежною та пожежною небезпекою», К.: Мінрегіон України, 2016. – 66с.
24. ДБН В.1.1-7-2016 «Пожежна безпека об'єктів будівництва. Загальні вимоги», К.: Мінрегіон України, 2016. – 39с.
25. ДБН А.2.2- 3-2012. – [Чинний від 2012-07-01]. – К. : Держстандарт України, 2012. – 29 с.
26. Архитектура гражданских зданий и сооружений в 5-ти томах, / Сост.: В. М. Предтеченский . – М. Стройиздат, 1977.
27. Архитектура гражданских и промышленных зданий, / Сост.: Т.Г. Маклакова. – М.: Стройиздат, 1981. – 386с.
28. Конструирование гражданских зданий и сооружений, под ред. И.А. Шерешевского. – М. Стройиздат, 1981. – 448с.
29. Організація і планування будівництва / В.М. Майданов, Ю.П. Шейко, Г.М. Тригер та ін. – К.: Урожай, 1993. – 384с.
30. Шаблон дипломного проекту Національного університету «Запорізька політехніка». Кафедра будівельного виробництва та управління проектами. URL: https://zp.edu.ua/sites/default/files/konf/dip_bvup_shablon_magistr.doc