

МІНІСТЕРСТВО ОСВІТИ І НАУКИ УКРАЇНИ
КРИВОРІЗЬКИЙ НАЦІОНАЛЬНИЙ УНІВЕРСИТЕТ
БУДІВЕЛЬНИЙ ФАКУЛЬТЕТ
Кафедра промислового, цивільного і міського будівництва

БАКАЛАВРСЬКА РОБОТА
на тему:
**«ПРОЕКТУВАННЯ ЦЕХУ
КОМПЛЕКТУЮЧИХ ДЕТАЛЕЙ»**

Виконав: студент групи ЗБІ-21ск, Український Андрій Юрійович
Спеціальність: 192 «Будівництво та цивільна інженерія».
Освітньо-професійна програма: «Будівництво та цивільна інженерія».

Керівник: д.т.н., професор Тімченко Радомир Олексійович

Кривий Ріг – 2024 р.

ЗМІСТ

Вступ	4
РОЗДІЛ 1 АРХІТЕКТУРНО-БУДІВЕЛЬНИЙ	5
1.1 Опис технологічного процесу	6
1.2 Генеральний план	6
1.3 Об'ємно-планувальне рішення	7
1.4 Конструктивне рішення	7
1.4.1 Колони	7
1.4.2 Фундаменти.....	9
1.4.3 Фундаментні балки.....	11
1.4.4 Кроквяні та підкроквяні конструкції.....	11
1.4.5 Підкранові балки	12
1.4.6 Зв'язки	12
1.4.7 Плити покриття.....	12
1.4.8 Стінове огороження	13
1.4.9 Вікна	13
1.4.10 Ворота.....	14
1.4.11 Покрівля та система водовідводу	14
1.4.12 Ліхтарі.....	14
1.4.13 Підлоги	15
1.4.14 Опорядження будівлі	15
1.5 Розрахунок природного освітлення.....	15
1.6 Теплотехнічний розрахунок	16
РОЗДІЛ 2 РОЗРАХУНКОВО-КОНСТРУКТИВНИЙ	18
2.1 Розрахунок ферма з паралельними поясами	19
2.1.1 Вихідні дані.....	19
2.1.2 Призначення геометричних розмірів	19
2.1.3 Визначення навантажень	20
2.1.4 Розрахунок нижнього поясу	23
2.1.5 Розрахунок верхнього поясу	23

2.1.6 Розрахунок елементів решітки.....	24
2.1.7 Розрахунок вузлів ферми.....	25
РОЗДІЛ 3 ТЕХНІКО-ЕКОНОМІЧНИЙ.....	27
3.1 Визначення механізації та способів ведення робіт.....	28
РОЗДІЛ 4 ТЕХНОЛОГІЇ БУДІВНИЦТВА	32
4.1 Технологічна карта на виробництво робіт зі зведення залізобетонних фундаментів	33
4.1.1 Визначення габаритів фундаментів.....	33
4.2 Визначення обсягів робіт.....	34
4.3 Калькуляція витрат праці на здійснення робіт з будівництва фундаментів	38
4.4. ТЕП техкарти	39
4.5 Охорона праці та захист оточуючого середовища.....	40
4.6 Здійснення заходів з контролю якості робіт.....	41
4.7 Методика будівництва монолітних стовпчастих фундаментів	41
РОЗДІЛ 5 ОРГАНІЗАЦІЇ БУДІВНИЦТВА	44
5.1 Способи виконання робіт	45
5.2 Підрахунок обсягів робіт.....	46
5.3 Розрахунок ТЕП сітьового графіка.....	58
5.4 Розрахунок калькуляцій за основними видами робіт.....	59
5.5 Розрахунок тимчасового водопостачання	65
5.6 Розрахунок тимчасового електропостачання	68
5.7 Опис будівельного генерального плану.....	72
5.8 Техніко-економічні показники будженплану.....	73
РОЗДІЛ 6 ОХОРОНИ ПРАЦІ ТА БЕЗПЕКИ ЖИТТЄДІЯЛЬНОСТІ.....	74
6.1 Заходи з техніки безпека при веденні монтажних робіт.	75
6.2 Заходи з техніки безпеки при веденні електрозварювання.	76
6.3 Техніка безпеки при переміщенні вантажів та їх розміщені на складах.....	76
6.4 Заходи безпеки при виконанні робіт на будмайданчику.	77
Список використаних джерел	79

Вступ

Кожна промислова будівля представляє собою складний і дорогий об'єкт, що складається з багатьох конструктивних елементів, які виконують цілком певні функції і мають встановлені експлуатаційні якості.

Промислові будівлі призначені для розміщення заводських і службових приміщень, що забезпечують необхідні умови праці та експлуатацію обладнання і повинні: мати високу надійність, виконувати задані їм функції в певних умовах експлуатації протягом заданого часу, при збереженні значень своїх основних параметрів у встановлених межах; бути зручними і безпечними в експлуатації; бути економічними в процесі експлуатації, що досягається застосуванням матеріалів і конструкцій з підвищеним терміном служби.

Важливе значення в будівництві промислових будівель має застосування принципів кооперування і блокування основних і допоміжних виробництв, типізація та уніфікація об'ємно-планувальних і конструктивних рішень – це дає великий економічний ефект. Економія досягається за рахунок кооперування допоміжних служб різних промислових підприємств (джерел енергії, тепла, систем водопостачання, каналізації тощо), за рахунок скорочення території та вартості благоустрою, скорочення протяжності комунікацій тощо.

Розвитку промислового будівництва останнім часом дуже сприяло значне розширення і зміцнення будівельної індустрії та промисловості будівельних матеріалів. Будівництво промислових будівель і споруд відбувається з уніфікованих типових секцій, а також запроваджується розміщення технологічного обладнання, що знижує значні витрати на будівництво будівель. Більшість будівель і споруд зводиться за типовими проектами зі збірних залізобетонних конструктивних елементів. Проводиться уніфікація прольотів конструкцій і габаритних схем будівель, яка забезпечує застосування комплексно-механізованих методів монтажу з суміщенням окремих будівельно-монтажних процесів. Нині особливе значення має правильне врахування перспектив розвитку промислового будівництва, тому що під час створення архітектурно-будівельних рішень підприємств необхідно виходити із загальних тенденцій розвитку технології, будівельної техніки та умов праці в їхній сукупності.

РОЗДІЛ 1

АРХІТЕКТУРНО-БУДІВЕЛЬНИЙ

					<i>КНУ.БР.192.24.95с.05 АР</i>			
		<i>Прізвище</i>	<i>Підпис</i>	<i>Дата</i>				
<i>Керівник</i>	<i>Тімченко</i>				<i>Проектування цеху комплектуючих деталей</i>	<i>Стадія</i>	<i>Аркуш</i>	<i>Аркушів</i>
<i>Консульт.</i>	<i>Тімченко</i>					<i>БР</i>		
<i>Бакалавр</i>	<i>Український</i>					<i>ЗБІ-21ск</i>		
<i>Зав. каф.</i>	<i>Валовой</i>							

1.1 Опис технологічного процесу

Цех комплектуючих деталей. Структурна організація виробництва являє собою кілька цехів, виробничих дільниць і служб, форми їхнього взаємозв'язку в процесі виробництва продукції.

Усі виробничі дільниці формують виробничі цехи.

Цех комплектувальних деталей підрозділяють на категорії залежно від типу виробничого процесу:

- основні (у цехах цього типу виготовляють основну продукцію, що випускається підприємством),
- забезпечувальні (інструментальні цехи, ремонтні цехи та енергетичне господарство),
- обслуговувальні (цехи транспортування, складування, комплектації деталей, будівельні цехи),
- допоміжні (цехи з ремонту устаткування, виготовлення оснащення, прибирання території),
- підсобні (цехи, у яких обробляють тару, пакування), побічні (цех із регенерації відходів).

1.2 Генеральний план

Генплан представляє собою ділянку площею 40 га. Рельєф ділянки – спокійний. На генплан нанесена сітка з розміром сторони 50 x 50 м.

Благоустрій території передбачає стоянку автотранспорту. Генплан виконаний у відповідності с протипожежними нормами. Ширина доріг та проїздів прийнята 6 м, радіус закруглення – 12 м.

Основні техніко-економічні показники за генпланом зведені в табл. 1.

Таблиця 1 – Техніко-економічні показники за генпланом

№	Найменування	Од. вим	Кількість	Примітка
1	Площа ділянки	м ²	40000	
2	Площа забудови	м ²	13116	
3	Площа мощення	м ²	6117	
4	Площа озеленення	м ²	20767	
5	Щільність забудови	%	52,0	
6	Коефіцієнт мощення	%	16,0	
7	Коефіцієнт озеленення	%	32,0	

1.3 Об'ємно-планувальне рішення

Будівля, що проектується – керамічний цех, має розміри в осях 96 х 66 м.

Будівля одноповерхова, прямокутної форми у плані, багатопролітна, прольоти одного напрямлення. У кожному з прольотів передбачено мостові крани, вантажопідйомністю згідно завданню, відмітка головки кранової рейки залежить від виду колон. По осі «8» улаштовано температурний шов з двох спарених колон.

Крок колон окремої залізобетонної будівлі – 6 м.

Крок крайніх / середніх колон залізобетонної будівлі – 6 / 6 м.

Основні техніко-економічні показники будівлі зведені в таблицю 2.

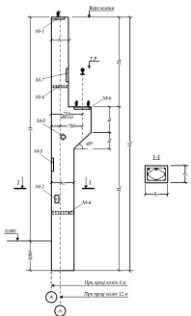
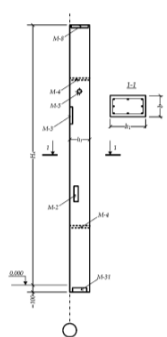
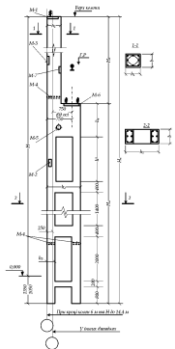
Таблиця 2 – Техніко-економічні показники будівлі

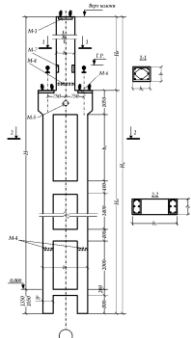
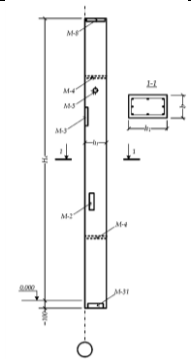
№	Найменування	Од. вим	Кількість	Примітка
1	Площа забудови	м ²	11280	
2	Будівельний об'єм	м ³	231120	
3	Корисна площа	м ²	10584	
4	Планувальний коефіцієнт	–	$K_1 = 20,5$	
5	Об'ємний коефіцієнт	–	$K_2 = 0,94$	

1.4 Конструктивне рішення

1.4.1 Колони

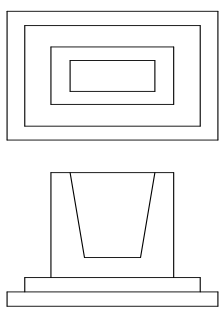
Таблиця 3 – Збірні залізобетонні колони

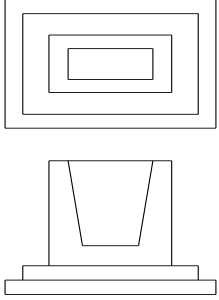
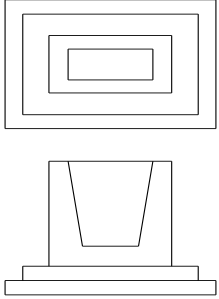
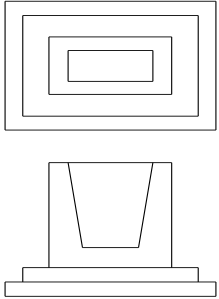
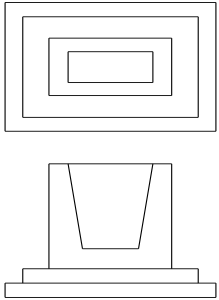
Марка колони	Ескіз	Крок, м	Q, т	Розміри, мм			Розміри перерізу, мм
				H	H ₁	H ₂	
1	2	3	4	5	6	7	8
Колони крайнього ряду окремої залізобетонної будівлі							
ЗК132-6		6	30	14250	3100	10150	600 x 400
Фахверкові колони окремої залізобетонної будівлі							
ЗКФ133-1		6	30	13300			400 x 400
Колони крайнього ряду залізобетонної будівлі							
ЗКД144		6	30	15570	4920	10650	1400 x 500

1	2	3	4	5	6	7	8
Колони середнього ряду залізобетонної будівлі							
ЗКД144		6	30	15570	4920	10650	1900 x 600
Фахверкові колони залізобетонної будівлі							
ЗКФ145-1		6	30	14500			400 x 400

1.4.2 Фундаменти

Таблиця 4 – Збірні фундаменти стаканного типу

Марка фундаменту	Ескіз	Переріз колони, мм	Розміри стакану і підколонника, мм	Розміри сходи, мм	Висота сходи фундаменту, мм
1	2	3	4	5	6
під колони крайнього ряду окремої залізобетонної будівлі					
ФБ 19-24		600 x 400	1500 x 1500 1200 x 1200	2100 x 1800 2700 x 1800	300

1	2	3	4	5	6
під фахверкові колони окремої залізобетонної будівлі					
ФА 1-6		400 х 400	1200 х 1200 900 х 900	1500 х 1500	300
під колони крайнього ряду залізобетонної будівлі					
ФД 51-55		1400 х 500	2400 х 1500 2100 х 1200	3000 х 2100 3600 х 2100 4200 х 2700	300
під колони середнього ряду залізобетонної будівлі					
ФЕ 31-35		1900 х 600	3000 х 1500 2700 х 1200	3600 х 1800 4200 х 2400 4800 х 3000	300
під фахверкові колони залізобетонної будівлі					
ФА 1-6		400 х 400	1200 х 1200 900 х 900	1500 х 1500	300

1.4.3 Фундаментні балки

Таблиця 5 – Збірні фундаментні балки

Марка балки	Ескіз	Крок колони, м	Розміри, мм
ФБ 6-12		6	450 x 400

1.4.4 Кроквяні та підкроквяні конструкції

Таблиця 6 – Збірні кроквяні та підкроквяні конструкції

Марка конструкції	Ескіз	L, м	Крок, м	Розміри, мм
1	2	3	4	5
кроквяна конструкція окремої залізобетонної будівлі				
ФС 24 -16		24	6	29960 x 2700
кроквяні конструкції залізобетонної будівлі				
ФПП 6 -18		18	6	17960 x 2700
ФПП 6 -24		24	6	23960 x 2700

1.4.5 Підкранові балки

Таблиця 7 – Підкранові балки

Марка балки	Ескіз	Довжина, мм	Розміри, мм
Окрема залізобетонна будівля			
БКНВ 6 -4с		5960	1000 x 600
Залізобетонна будівля			
БКНВ 6 -4с		5960	1000 x 600

1.4.6 Зв'язки

У будівлях, обладнаних мостовими кранами, вертикальні зв'язки по колонах устанавлюються в кожному температурному відсіку.

1.4.7 Плити покриття

Таблиця 8 – Плити покриття

Марка плити	Ескіз	Довжина, мм	Розміри, мм
1	2	3	4
Окрема залізобетонна будівля			
ПНС-12		5960	2990 x 300

Продовження табл. 8			
1	2	3	4
Залізобетонна будівля			
ПНС-12		5960	2990 x 300

1.4.8 Стінове огороження

Стіни запроектовані самонесучі панельні з одношарових панелей (табл. 8), товщиною 300 мм.

Таблиця 9 – Стінове огороження

Марка плити	Ескіз	Довжина, мм	Розміри, мм
1	2	3	4
Окрема залізобетонна будівля			
ПС6-1...7		6000	1800 x 300
Залізобетонна будівля			
ПС6-1...7		6000	1800 x 300

1.4.9 Вікна

Для кроку колон сталеві віконні панелі виконуються з розмірами 12 × 1,8 м.

1.4.10 Ворота

У роботі застосовуються розпашні ворота для автомобільного транспорту різної вантажопідйомності. Для автотранспорту – з розмірами 3,6×4,2 м (рис. 2).

З зовнішньої сторони воріт роблять похилі бетонні з'їзди – пандуси.

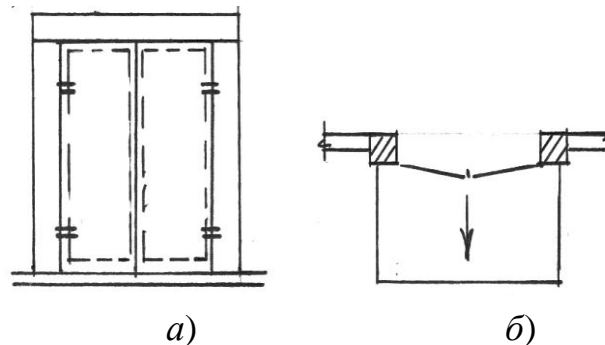


Рисунок 2 – Розпашні ворота: *а* – вид з торця; *б* – вид згори.

1.4.11 Покрівля та система водовідводу

Покрівля запроектована суміщена невентильована рулонна з двох шарів руберойду з захисним шаром із гравію, втопленого у бітумну мастику (рис. 3).

Водовідвід запроектований внутрішній організований.

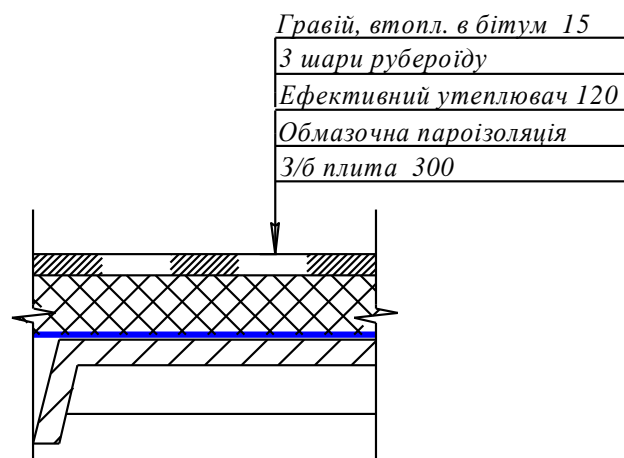


Рисунок 3 – Фрагмент покрівлі

1.4.12 Ліхтарі

У роботі застосовуються світлоаераційні ліхтарі шириною 6 та 12 м, подвійні. Висота скла 1750 мм, відкриваються на кут до 70° від вертикалі приладами з електричним приводом (рис. 4).

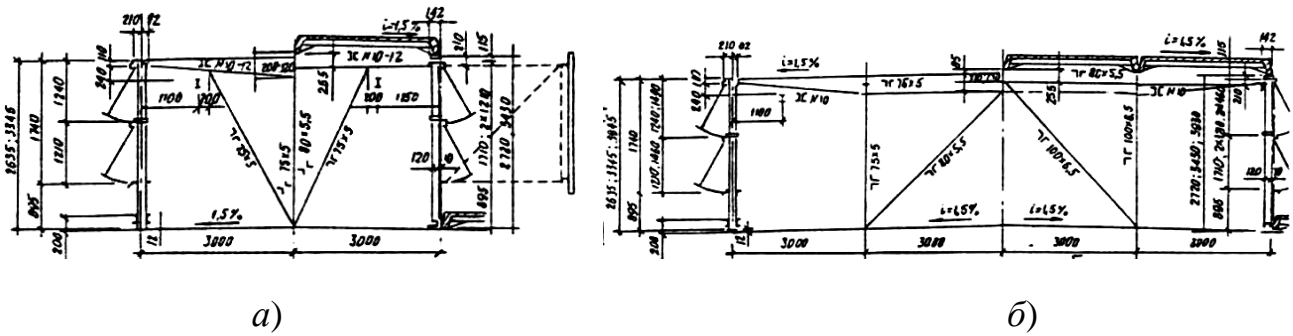


Рисунок 4 – Ліхтарі: а – при ширині 6 м; б – при ширині 12 м

1.4.13 Підлоги

Для створення асфальтобетонної підлоги у виробничій зоні підприємства на підготовчий шар 100 мм з щебеню укладається шар асфальтобетонного покриття товщиною 40 мм.

1.4.14 Опорядження будівлі

Внутрішнє опорядження – вапняне фарбування стін, колон та стель.

1.5 Розрахунок природного освітлення

Глибина приміщення $B = 24$ м; висота приміщення $H = 18,8$ м; розряд роботи зору – IV; ліхтарі – подвійні; засклення – листове. Площа засклення $S = 1591,2 \text{ м}^2$

Інтер'єр: стеля – біла, стіни – зеленуваті, підлога – краснувато-коричнева.

Коефіцієнти відбиття: $\rho_{стелі} = 0,7$; $\rho_{стін} = 0,5$; $\rho_{підлоги} = 0,3$.

1. Нормований коефіцієнт природного освітлення:

$$e^{IV} = e \cdot m \cdot c = 4 \cdot 0,9 \cdot 0,7 = 2,4 \%$$

де m – коефіцієнт світлового клімату;

c – коефіцієнт сонячності;

e – нормований коефіцієнт природного освітлення.

2. Площа засклення:

$$S_0 = \frac{S_n \cdot k_3 \cdot e_n \cdot \eta_0 \cdot \kappa_{зд}}{100 \cdot \tau_0 \cdot r_1} = 1095 \text{ м}^2$$

де $S_n = 8064 \text{ м}^2$ - площа підлоги;

$k_3 = 1,5$ - коефіцієнт запасу;

$\eta_0 = 14$ - світлова характеристика вікна;

$\tau_0 = \tau_1 \cdot \tau_2 \cdot \tau_3 \cdot \tau_4 \cdot \tau_5 = 0,64$ - загальний коефіцієнт світлопропускання,

де $\tau_1 = 0,8$ - коефіцієнт світлопропускання матеріалу,

$\tau_2 = 0,8$ - коефіцієнт, що враховує втрату світла в переплетах світлопроему,

$\tau_3 = 1$ - коефіцієнт, що враховує втрату світла в несучих конструкціях,

τ_4 - коефіцієнт, що враховує втрату світла в сонцезахисних пристроях,

τ_5 - коефіцієнт, що враховує втрату світла в захисній сітці під ліхтарями.

$\kappa_{зд} = 1$ - коефіцієнт, що враховує затінення вікон протилежними спорудами;

$r_1 = 1,1$ - коефіцієнт, що враховує підвищення к.п.о. при бічному освітленні

за рахунок світла, що відбивається від поверхні приміщення і підстиляючого шару, що прилягає до будівлі.

Для визначення r_1 знаходять середній коефіцієнт відбиття:

$$\rho_{\varphi} = \frac{0,5\rho_1 S_1 + \rho_2 S_2 + \rho_3 S_3}{S_1 + S_2 + S_3} = 0,397;$$

де $\rho_1, \rho_2, \rho_3, S_1, S_2, S_3$ - відповідно коефіцієнти відбиття та площі поверхонь стелі, стін та підлоги; $S_{\text{реал.}} \geq S_0$. Площа засклення прийнята вірно.

1.6 Теплотехнічний розрахунок

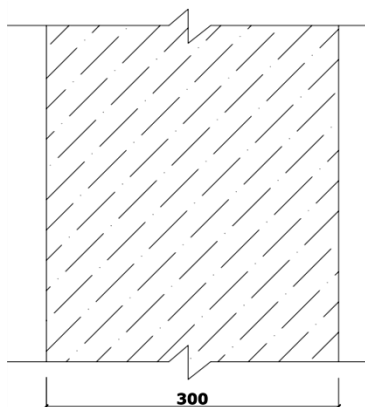


Рисунок 5 – Конструкція огороження

Будівництво здійснюється в м. Ужгород.

Температура повітря в найбільш холодні п'ять днів

$$t_H = -18^\circ$$

Будівля належить до I групи. Внаслідок цього температура всередині та відносна вологість повітря,

$$t_B = 16^\circ, \varphi \leq 49\%.$$

Умови експлуатації споруди: А.

Попередньо приймемо панелі з аглопоритобетону

(рис. 5): $\gamma = 1200 \text{ кг/м}^3$, $\delta = 300 \text{ мм}$, $R = 0,74 \text{ м}^2 \cdot \text{К/Вт}$, $\lambda = 0,46$

Опір теплопередачі огороження:

$$R_0 = \frac{1}{\alpha_B} + \sum R + \frac{1}{\alpha_H} = \frac{1}{8,7} + 0,65 + \frac{1}{23,2} = 0,81 \text{ м}^2 \cdot \text{К} / \text{Вт}$$

де $\alpha_B = 8,7 \text{ Вт} / \text{м}^2 \cdot \text{К}$ - коефіцієнт тепловіддачі у внутрішньої поверхні огороження; $\alpha_H = 23,2 \text{ Вт} / \text{м}^2 \cdot \text{К}$ - коефіцієнт теплопередачі у зовнішньої поверхні;

$\sum R = 0,65$ - сума термічних опорів окремих шарів огороження. $R_0 \geq R_{тр}$.

Параметри прийнятої конструкції відповідають умовам експлуатації та розрахунковій температурі.

РОЗДІЛ 2

РОЗРАХУНКОВО-КОНСТРУКТИВНИЙ

					<i>КНУ.БР.192.24.95с.05 КЗ</i>			
		<i>Прізвище</i>	<i>Підпис</i>	<i>Дата</i>				
<i>Керівник</i>	<i>Тімченко</i>				<i>Проектування цеху комплектуючих деталей</i>	<i>Стадія</i>	<i>Аркуш</i>	<i>Аркушів</i>
<i>Консульт.</i>	<i>Тімченко</i>					<i>БР</i>		
<i>Бакалавр</i>	<i>Український</i>					<i>ЗБІ-21ск</i>		
<i>Зав. каф.</i>	<i>Валовой</i>							

2.1 Розрахунок ферма з паралельними поясами

2.1.1 Вихідні дані.

Згідно до завдання необхідно запроектувати попередньо напружену ферму з паралельними поясами для покриття одноповерхової промислової будівлі з трьома прольотами по 30 м та кроком колон 6 м. на ферми вкладаються плити покриття 3х6 м. Район снігового навантаження 2. Попередньо напружений нижній пояс армується арматурою класу Вр-II, з на тяжінням на упори, верхній пояс арматурою А400, А240, підсилення сітками з дроту Вр-I. Бетон важкий класу С50/55.

$$R_b = 3,0 \frac{\kappa H}{\text{см}^2}$$

$$R_{b,ser} = 3,95 \frac{\kappa H}{\text{см}^2}$$

$$R_{bt} = 0,16 \frac{\kappa H}{\text{см}^2}$$

$$R_{bt,ser} = 0,24 \frac{\kappa H}{\text{см}^2}$$

$$E_b = 3250 \frac{\kappa H}{\text{см}^2}$$

Напружена арматура класу Вр-II (для Ø5):

$$R_s = 110 \frac{\kappa H}{\text{см}^2}$$

$$E_s = 20000 \frac{\kappa H}{\text{см}^2}$$

Ненапружена стержнева арматура класу А400,

$$R_s = 36,5 \frac{\kappa H}{\text{см}^2}$$

2.1.2 Призначення геометричних розмірів

Ширину панелей ферми приймаємо 3 м, з таким розрахунком, щоб ребра плит опиралися на вузли верхнього поясу. Решітка трикутна, кут нахилу кісця 45. Висоту ферми приймаємо 3,75м, що відповідає типовим формам та відомим рекомендаціям. Переріз верхнього і нижнього поясу 240 x 240мм. Переріз косців b x $h = 180$ x 150 мм і 180 x 180 мм, стійок 140 x 120 мм.

2.1.3 Визначення навантажень

Приймаємо рівномірно розподілене навантаження з розрахунку плити з урахуванням $\gamma_n=0,95$

- постійне $g=3,18$ кПа
- тимчасове короткочасне (снігове) $g=1,6$ кПа
- тимчасове тривале (пилове) $d=0,1$ кПа
- власна вага 1 м ферми дорівнює $4,8$ кН/м

При ширині панелей ферми 3 м і кроці ферм 12 м вантажна площа на вузол дорівнює $3*12=36$ м²

Визначаємо розрахункові вузлові навантаження.

- від постійного і тимчасового тривалого рівномірно розподілених навантажень з урахування власної ваги:

$$G=3,18*36+0,1*36+4,8*3*1,1*0,95=136,2 \text{ кН}$$

- від короткочасного рівномірно розподіленого навантаження:

$$V=1,47*36=53 \text{ кН}$$

- повне розрахункове навантаження:

$$P=G+V=136,2+53=189,2 \text{ кН}$$

Розрахункова схема ферми приведена на рис. 1.

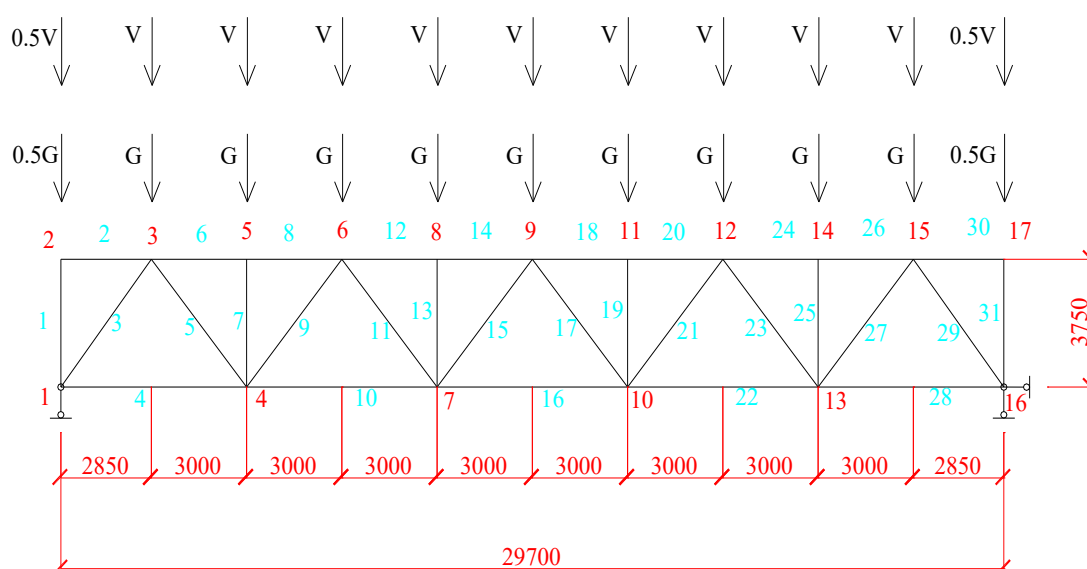


Рисунок 1 – Розрахункова схема ферми

Далі виконуємо статичний розрахунок ферми на ЕОМ.

Визначення зусиль при повних навантаженнях.

Реакції в стержнях , кн.

Опорні реакції, кн.

-----	-----
1. 'в. 1 – 2 N = -44.780	R 1 = 447.845
2. 'в. 2 – 3 N = 0.000	R 2 = 447.845
3. 'в. 1 – 3 N = -506.260	R 3 = 0.000
4. 'в. 1 – 4 N = 306.329	
5. 'в. 3 – 4 N = 401.469	
6. 'в. 3 – 5 N = -557.125	
7. 'в. 4 – 5 N = -89.570	
8. 'в. 5 – 6 N = -557.125	
9. 'в. 4 – 6 N = -286.764	
10. 'в. 4 – 7 N = 736.265	
11. 'в. 6 – 7 N = 172.058	
12. 'в. 6 – 8 N = -843.749	
13. 'в. 7 – 8 N = -89.570	
14. 'в. 8 – 9 N = -843.749	
15. 'в. 7 – 9 N = -57.353	
16. 'в. 7 -10 N = 879.577	
17. 'в. 9 -10 N = -57.353	
18. 'в. 9 -11 N = -843.749	
19. 'в. 10 -11 N = -89.570	
20. 'в. 11 -12 N = -843.749	
21. 'в. 10 -12 N = 172.058	
22. 'в. 10 -13 N = 736.265	
23. 'в. 12 -13 N = -286.764	
24. 'в. 12 -14 N = -557.125	
25. 'в. 13 -14 N = -89.570	
26. 'в. 14 -15 N = -557.125	
27. 'в. 13 -15 N = 401.469	
28. 'в. 13 -16 N = 306.329	
29. 'в. 15 -16 N = -506.260	
30. 'в. 15 -17 N = 0.000	
31. 'в. 16 -17 N = -44.780	

Визначення зусиль при постійних і тимчасових навантаженнях.

Реакції в стержнях, кн.

Опорні реакції, кн.

Реакції в стержнях, кн.	Опорні реакції, кн.
1. 'в. 1 – 2 N = -38.480	R 1 = 384.845
2. 'в. 2 – 3 N = 0.000	R 2 = 384.845
3. 'в. 1 – 3 N = -435.043	R 3 = 0.000
4. 'в. 1 – 4 N = 263.237	
5. 'в. 3 – 4 N = 344.994	
6. 'в. 3 – 5 N = -478.753	
7. 'в. 4 – 5 N = -76.970	
8. 'в. 5 – 6 N = -478.753	
9. 'в. 4 – 6 N = -246.424	
10. 'в. 4 – 7 N = 632.693	
11. 'в. 6 – 7 N = 147.855	
12. 'в. 6 – 8 N = -725.057	
13. 'в. 7 – 8 N = -76.970	
14. 'в. 8 – 9 N = -725.057	
15. 'в. 7 – 9 N = -49.285	
16. 'в. 7 -10 N = 755.845	
17. 'в. 9 -10 N = -49.285	
18. 'в. 9 -11 N = -725.057	
19. 'в. 10 -11 N = -76.970	
20. 'в. 11 -12 N = -725.057	
21. 'в. 10 -12 N = 147.855	
22. 'в. 10 -13 N = 632.694	
23. 'в. 12 -13 N = -246.424	
24. 'в. 12 -14 N = -478.753	
25. 'в. 13 -14 N = -76.970	
26. 'в. 14 -15 N = -478.753	
27. 'в. 13 -15 N = 344.994	
28. 'в. 13 -16 N = 263.237	
29. 'в. 15 -16 N = -435.043	
30. 'в. 15 -17 N = -0.000	
31. 'в. 16 -17 N = -38.480	

2.1.4 Розрахунок нижнього поясу

Максимальне розтягуючі зусилля приймаємо, як для стержня 7 -10 N = 879.577 кН. Визначаємо площу поперечного перерізу напруженої арматури, використовуючи арматуру класу Вр-II.

$$\gamma_{3.6} = 1.15$$

$$A_{sp} = N / R_s \cdot \gamma_{3.6} = 879577 / 110000 \cdot 1.15 = 7.08 \text{ см}^2$$

7,08/0,196=36,1 – приймаємо 36Ø5 Вр-II загальною площею $A_s = 7,06 \text{ см}^2$.

Крім цього нижній пояс армуємо конструктивно гнучими сітками з поперечними стержнями з арматури класу А240, діаметром 6 мм. З конструктивних міркувань у кутах перегину хомутів встановлюємо 4Ø10 А400, $A_s = 3,14 \text{ см}^2$, по два стержні в кожній гнучій сітці.

2.1.5 Розрахунок верхнього поясу

Максимально стискує розрахункове зусилля $N = -843.749$, для стержнів: 6-8, 8-9, 9-11 і 11-12. Всі елементи верхнього поясу для уніфікації розраховуємо по максимальних зусиллях.

У зв'язку з відсутністю розрахункового ексцентриситету використовуємо випадковий, котрий приймаємо як більше з трьох значень: $e_0 = h/30 = 24/30 = 0,8 \text{ см}$, $e_0 = l/600 = 300/600 = 0,5 \text{ см}$,

$$e_0 = 1 \text{ см, приймаємо } e_0 = 1 \text{ см.}$$

Тому що $e_0 = 1 \text{ см} < h/8 = 24/8 = 3 \text{ см}$, розрахункова довжина стержня $l_0 = 0.9l = 0,9 \cdot 300 = 270 \text{ см}$. При відношенні $l_0/h = 270/24 = 11 < 20$ розрахунок виконуємо як для стисненого елемента з випадковим ексцентриситетом, в цьому разі спочатку визначаємо симетричне армування, а потім перевіряємо міцність перерізу.

Попередньо задаємося відсотком армування $\mu = 0.017$ і визначаємо площі для перерізу: $A_{s,tot} = A_s + A_s^I = \mu \cdot A = 0,017 \cdot 24 \cdot 24 = 9.79 \text{ см}^2$, що відповідає 4Ø16 А400 загальною площею $A_s = 10,18 \text{ см}^2$.

$$\text{Коефіцієнт } \alpha_s = R_{sc} \cdot A_{s,tot} / R_b \cdot \gamma_{b2} \cdot A = 365 \cdot 10,18 / 22 \cdot 0,9 \cdot 24 \cdot 24 = 0,326$$

Коефіцієнт $\varphi = 0,875$, та перевіряємо по ньому міцність верхнього поясу:

$$N \leq \varphi(R_b \cdot \gamma_{b2} \cdot A + R_{sc} \cdot A_{s,tot})$$

$$843 < 0.875(22 \cdot 0.9 \cdot 24 \cdot 24 + 365 \cdot 10.18) = 1323.043$$

Міцність забезпечується.

Для поперечного армування верхнього поясу приймаємо сталь класу А240, діаметром 6 мм. Крок поперечних стрижнів конструктивно приймаємо 150 мм захисний шар бетону приймаємо 20 мм.

2.1.6 Розрахунок елементів решітки

Виконуємо розрахунок перших додільних косців 3-4 $N=401$ кН. Потрібна площа перерізу робочої арматури:

$A_s = N/R_s = 401000/36500 = 10.98$ см², приймаємо 4Ø20 А400 загальною площею $A_s = 12,56$ см².

Для поперечного армування приймаємо сталь класу А240, діаметром 8 мм, крок поперечних стержнів 150 мм.

Для розтягнутих додільних косців 9-10 $N=-57$ кН, потрібна площа перерізу арматури:

$A_s = N/R_s = 57000/36500 = 1,56$ см², приймаємо 4Ø8 А400 загальною площею $A_s = 2,01$ см².

Поперечне армування арматурою класу А240, діаметром 6 мм, з кроком 150 мм.

Розраховуємо найбільш стиснуті догірні косці 13-15 $N=401$ кН.

За схемою ферми геометрична довжина косців $l=417$ см.

Визначаємо випадковий ексцентриситет, котрий приймаємо як більше з трьох значень: $e_0 = h/30 = 15/30 = 0,5$ см, $e_0 = l/600 = 417/600 = 0,7$ см, $e_0 = 1$ см, приймаємо $e_0 = 1$ см.

Тому що $e_0 = 1$ см $< h/8 = 15/8 = 1,88$ см, розрахункова довжина стержня $l_0 = 0.9l = 0,9 \cdot 417 = 375,3$ см. При відношенні $l_0/h = 375,3/15 = 25 < 20$, розрахунок виконуємо як для позацентрово стисненого елемента. Радіус інерції перерізу $i = \sqrt{h^2/12} = 4,3$ см. Відношення $l_0/i = 375,3/4,3 = 86,7 > 14$, тобто необхідно врахувати вплив прогину елемента на значення ексцентриситету повздожньої сили.

При симетричному армуванні площу перерізу арматури можна обчислити:

$$e = e_0 \cdot \eta + h/2 - a = 5 \text{ см};$$

$$h_0 = h - a = 15 - 3.5 = 11.5 \text{ см};$$

$$A_s = A_s^1 = (N \cdot e - R_b \cdot \gamma_{b2} \cdot S_0) / R_{sc} (h_0 - a);$$

$$\text{де } S_0 = 0.5 \cdot b \cdot h^2 = 0.5 \cdot 18 \cdot 15 \cdot 15 = 2025 \text{ см}^2;$$

$$A_s = A_s^1 = (401000 \cdot 5 - 22 \cdot 0.9 \cdot 2025) / 365(11.25 - 3.5) = -6.86$$

за розрахунком арматура не потрібна, але з конструктивних міркувань приймаємо 4Ø10 А400 загальною площею $A_s = 3,14 \text{ см}^2$.

Процент армування $\mu = 100 \cdot 3.14 / 18 \cdot 15 = 1.16$. Поперечне армування - А-І 6 мм, з кроком 150 мм.

2.1.7 Розрахунок вузлів ферми

Опорний вузол.

Теоретично необхідна довжина анкетування у вузлі за лінією відриву напруженої арматури - 15 мм. Нам необхідне додаткове армування вузла з метою компенсації зниження розрахункового зусилля в напруженій арматурі, яке відбувається внаслідок недостатнього її анкерування. Необхідна площа перерізу не напруженої арматури.

$$A_s = 0.2N / R_s = 0.2 \cdot 306000 / 36500 = 1.67 \text{ см}^2$$

Приймаємо 4Ø10 А400 загальною площею $A_s = 3,14 \text{ см}^2$, які вже присутні у нижньому поясі.

Довжина анкерування цієї арматури 35 см, що нас цілком влаштовує.

Відрив частини опорного вузла відбувається під впливом зусилля $N \cdot \sin \alpha$, що діє нормально до площини відриву. Цьому відриву чинять опір зусилля в напруженій арматурі $N_{sp} \cdot \sin \alpha$, і в повздовжній не напруженій арматурі $N_s \cdot \sin \alpha$.

Виходячи з цього умова міцності має вигляд.

$$N \cdot \sin \alpha \leq N_{sp} \cdot \sin \alpha + N_s \cdot \sin \alpha$$

Далі визначаємо зусилля:

$$N_{sp} = A_{sp} \cdot R_{sp} \cdot l_{an.sp}^f / l_{an.sp} = 9.06 \cdot 85000 \cdot 42 / 150 = 215628 \text{ Н}$$

$$N_s = N - N_{sp} = 306000 - 215628 = 90372H$$

Частина зусилля сприймається арматурою вже присутньою в нижньому поясі, ця частина дорівнює:

$$N_s = A_s \cdot R_s \cdot l_{an.sp}^f / l_{an.sp} = 3.14 \cdot 36500 \cdot 1 = 114610H$$

За різницею N_s $90372 - 114610 = 24238$ видно що все зусилля сприймається вже присутніми $4 \varnothing 10$ А400, додаткове армування не потрібне.

Конструктивно призначаємо поперечну арматуру - $\varnothing 6$ А400, з кроком 100 мм, та обвідну $2 \varnothing 12$ А400.

Проміжний вузол

Теоретично необхідна довжина анкерування стержнів $\varnothing 20$ А400, якими армується розтягнутий косець, у вузлі за лінією відриву $l_{an} = 35 \cdot 2 = 60$ см, а фактична довжина анкерування більше, тому необхідне поперечне армування вузла за розрахунком.

Розрахункове зусилля в поперечних стержнях вузла визначається за формулою. $N_{sw} = N(1 - (k_2 l_{an}^f + \alpha) / k_1 l_{an}) / \cos \varphi$

РОЗДІЛ 3

ТЕХНІКО-ЕКОНОМІЧНИЙ

					<i>КНУ.БР.192.24.95с.05 ТЕ</i>			
		<i>Прізвище</i>	<i>Підпис</i>	<i>Дата</i>				
<i>Керівник</i>	<i>Тімченко</i>				<i>Проектування цеху комплектуючих деталей</i>	<i>Стадія</i>	<i>Аркуш</i>	<i>Аркушів</i>
<i>Консульт.</i>	<i>Тімченко</i>					<i>БР</i>		
<i>Бакалавр</i>	<i>Український</i>					<i>ЗБІ-21ск</i>		
<i>Зав. каф.</i>	<i>Валовой</i>							

3.1 Визначення механізації та способів ведення робіт

Здійснюємо вибір відповідних режимів механізації, необхідних для виконання завдань, що стосуються будівництва фундаментів будівлі.

1. Змінний виробіток бригади бетонників на укладання бетонної суміші.

$$V_{ном} = a/H_q = 1/0,33 = 3,03 \text{ м}^3/\text{год.}$$

де a – одиниця виміру роботи [1];

H_q – норма часу роботи [1].

2. Необхідна інтенсивність подачі бетонної суміші ведучим механізмом.

$$I_{ном} = V_{ном} \cdot k_n/k_q = 3,03 \cdot 1,2/0,9 = 4,04 \text{ м}^3/\text{год.}$$

де k_n - коефіцієнт нерівномірності подачі і укладання суміші. Приймається в межах 1,1...1,3.

k_e - коефіцієнт використання машин за часом, приймається 0,9.

3. Проведення бетонних робіт приймаємо за схемою кран-баддя. Для подавання бетону приймаємо неповоротну баддю місткістю 0,8 м³, маса бадді з бетоном складає 2,45 т, розрахункова висота 1,31 м.

4. Висота підймання гаку

$$H_{ном} = h_m + h_z + h_e + h_c = 2,9 + 1 + 1,31 + 1,85 = 7,06 \text{ м}$$

де h_m – висота монтажного горизонту від рівня стоянки крану (для фундаментів опорна плоскість яких розташована нижче рівня стоянки крана $h_m = 0$ м);

h_z – монтажний запас або підвищення нижньої площини підйомного елемента над монтажним горизонтом (0,7-1,0 м);

h_e – висота монтажного елемента, приймають за даними (табл. 1);

h_c – конструктивна висота вантажозахватних пристроїв (стропів, зачепів, траверс).

5. Виліт стріли

$$l_g = B/2 + 1,5 = 3/2 + 1,5 = 3 \text{ м}$$

де B – ширина фундаменту, м;

1,5 – розмір робочої зони, м.

6. Вантажопідйомність гаку

$$g = 2,45 + 0,064 = 2,514 \text{ т}$$

7. Довжина стріли

$$L_c = \sqrt{(l_e - l_{uu}) + (H_{nom} - h_{uu} + h_n)^2} = \sqrt{(3 - 1,5)^2 + (7,06 - 1,5 + 1,5)^2} = 7,23 \text{ м}^3$$

де h_{uu} – відстань по вертикалі від рівня стоянки крана (РСК) до нижнього шарніра стріли крана (для більшості кранів знаходиться у діапазоні 1...2 м, за першим наближенням можна прийняти 1,5 м;

h_n - висота поліспада у стягнутому стані, приймати у першому наближенні 1,5...2 м.

8. За ведучу машину приймаємо автокран КС-2561Е зі стрілою 8 м [3].

9. Для доставки бетонної суміші на об'єкт приймаємо АБЗ марки СБ-69 з об'ємом виходу $V_{mp}=2,5 \text{ м}^3$.

10. Приймаємо середню швидкість руху АБЗ по дорозі з асфальтобетонним покриттям 30 км/год., час завантаження $t_3= 0,1$ год., час розвантаження $t_p= 0,2$ год.

11. Час укладання суміші, що доставляється АБЗ.

$$t_y = V_{mp} / (I_{nom} \cdot K_c^{mp}) = 2,5 / (4,04 \cdot 0,9) = 0,69 \text{ год.}$$

де K_c^{mp} - коефіцієнт використання транспорту за часом. Приймається 0,85...0,92;

12. Тривалість доставки бетонної суміші автотранспортом.

12.1 Тривалість доставки t_d^1 з урахуванням дальності і швидкості перевезення.

$$t_d^1 = L_{nom} / V_c = 15 / 30 = 0,5 \text{ год.}$$

де L_{nom} – дальність постачання, км (див. табл. 1.1 [2]);

V_c – середня швидкість руху, км/год.

12.2 Тривалість доставки t_d^2 з умови t_{cx} .

$$t_d^2 = t_{cx} - (t_y + t_3 + t_p + L_{nom} / V_c) = 1,8 - (0,69 + 0,1 + 0,2 + 0,5) = 0,31 \text{ год.}$$

де t_{cx} - тривалість схоплення цементу (див. табл. 1.1 [2]), год.

t_y - тривалість укладання бетонної суміші із однієї машини з об'ємом виходу V_{mp} , год.;

t_3 - тривалість завантаження суміші на бетонно-розчинному вузлі, год. Приймається $t_3= 0,1$ год. для АС і $t_3= 0,2$ для АБВ і АБЗ;

t_p - тривалість розвантаження транспорту, год. Приймається $t_p= 0,1$ год. при

розвантаженні в бадді і $t_p = 0$ при розвантаженні в прийомні бункери бетоноукладачів та бетононасосів (цей час входить до часу укладання).

Умова $t_{\delta}^1 < t_{\delta}^2$ не дотримується: $0,5 > 0,31$.

Розрахунок вказує, що в технологій зведення фундаментів слід використовувати бетонну суміш типу А (суху) або Б (на вологих заповнювачах або частково зволожену).

13. Тривалість робочого циклу АБЗ складає

$$t_u^{mp} = t_3 + 2 L_{nom} / V_c + t'_p = 0,1 + 2 \cdot 15 / 30 + 0,2 = 1,3 \text{ год.}$$

t'_p - час розвантаження суміші, год. Приймається при розвантаженні:

- в бадді $t'_p = 0,1$ год.;

- в прийомний бункер бетононасосу $t'_p = t_y$

- при розвантаженні в бункер бетоноукладача:

$$t'_p = (V_{mp} / V_{\kappa} - 1) t_y / V_{mp}, \text{ год.}$$

При значенні $t'_p < 0,1$ год. Приймати $t'_p = 0,1$ год.

14. Потрібна кількість АБЗ складає

$$N = (B_{nom} \cdot t_u^{mp}) / (V_{mp} \cdot K_u^{mp}) = (3,03 \cdot 1,3) / (2,5 \cdot 0,9) = 1,75 \text{ шт.}$$

Приймаємо 2 АБЗ.

15. Для ущільнення суміші в сходині висотою $h_c = 0,45$ м приймаємо вібратор з гнучким валом ВЕРБ-79 з довжиною робочої частини $L_6 = 0,5$ м і радіусом дії $R_6 = 0,25$ м. Приймаємо рухливість суміші $OK = 2$ см, при цьому $K_p = 1$.

16. Продуктивність вібратора складає

$$P_e = 60\pi \cdot h_c + R_6^2 + K_p = 60\pi \cdot 0,45 + 0,25^2 \cdot 1 = 11,78 \text{ м}^3/\text{год.}$$

де R_6 – радіус дії вібратора, м (табл. 6);

K_p – коефіцієнт, що враховує рухливість суміші. Для схеми "кран-баддя" краще використовувати цупкі суміші з $OK = 0 \dots 2$ см, для бетоноукладачів рухливість приймають $OK = 0 \dots 6$ см, для бетононасосів приймають $OK = 6 \dots 12$ см. Значення K_p наведені в табл. 7.

17. Час схоплювання бетону

$$t'_{cx} = t_{cx} - (t_3 + L_{nom} / V_c + t_y) = 1,8 - (0 + 0 + 0,69) = 1,11 \text{ год.}$$

18. Площа блоку бетонування

$$F_{bl} = (B_{nom} \cdot t'_{cx}) / h_{bl} = (3,03 \cdot 1,11) / 0,45 = 7,47 \text{ м}^2$$

що більше площі нижньої сходини $F_c = 3 \times 2,1 = 6,3 \text{ м}^3$.

Приймаємо 1 вібратор.

РОЗДІЛ 4

ТЕХНОЛОГІЇ БУДІВНИЦТВА

					<i>КНУ.БР.192.24.95с.05 ТБ</i>			
		<i>Прізвище</i>	<i>Підпис</i>	<i>Дата</i>				
<i>Керівник</i>	<i>Тімченко</i>				<i>Проектування цеху комплектуючих деталей</i>	<i>Стадія</i>	<i>Аркуш</i>	<i>Аркушів</i>
<i>Консульт.</i>	<i>Тімченко</i>					<i>БР</i>		
<i>Бакалавр</i>	<i>Український</i>					<i>ЗБІ-21ск</i>		
<i>Зав. каф.</i>	<i>Валовой</i>							

4.1 Технологічна карта на виробництво робіт зі зведення залізобетонних фундаментів

4.1.1 Визначення габаритів фундаментів

Схему розташування фундаментів здійснюємо з врахуванням утворення в будівлі деформаційних (температурних) швів, що обумовлює розбивку промислової каркасної будівлі на уніфіковані типові секції довжиною не більш 60 або 72 м. План фундаментів вказано на рис. 1.

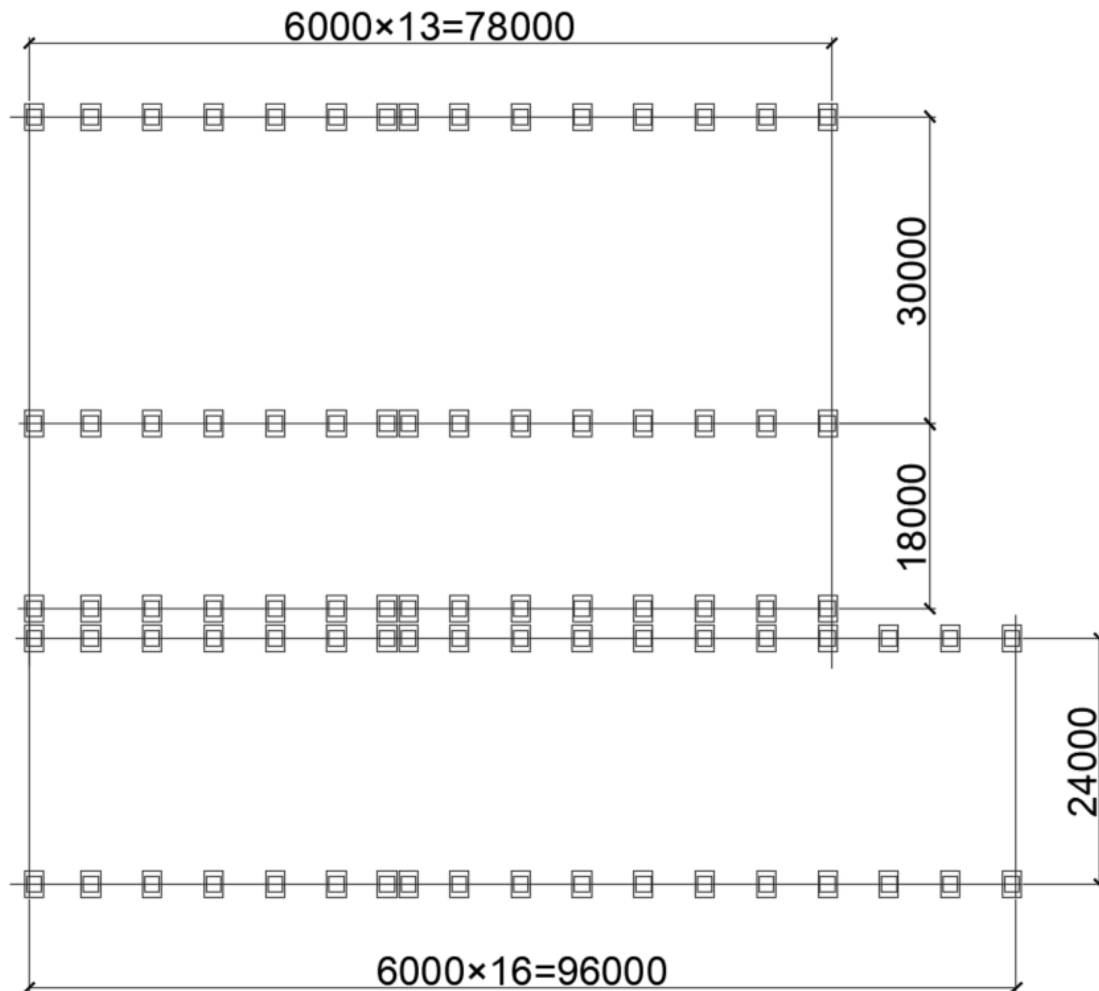


Рисунок 1 – План фундаментів

Визначення розмірів фундаментів.

Приймаємо розмір для крайніх Ф-1 та середніх фундаментів Ф-2: 1-ї ступені фундаменту $3 \times 1,8 \times 0,45(h)$ м, розмір 2-ї ступені фундаменту $2,1 \times 1,8 \times 0,45(h)$ м, підколонника $1,5 \times 1,2 \times 2,0(h)$ м, глибина стакану $0,9$ м (див. рис. 2).

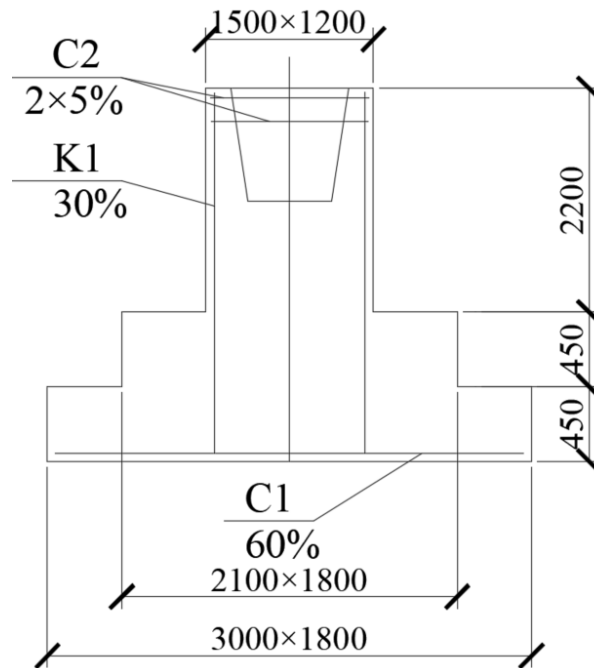


Рис. 2 Схема фундаменту.

4.2 Визначення обсягів робіт

1. Площа щитів опалубки на Ф-1.

$$F_1 = 3 \times 0,45 = 1,35 \text{ м}^2 \text{ Кільк. 2 шт.}$$

$$F_2 = 2,1 \times 0,45 = 0,945 \text{ м}^2 \text{ Кільк. 2 шт.}$$

$$F_3 = 1,8 \times 0,45 = 0,81 \text{ м}^2 \text{ Кільк. 4 шт.}$$

$$F_4 = 1,5 \times 2 = 3 \text{ м}^2 \text{ Кільк. 2 шт.}$$

$$F_5 = 1,2 \times 2 = 2,4 \text{ м}^2 \text{ Кільк. 2 шт.}$$

$$F_6 = 2,8 \text{ м}^2 \text{ (гніздоформувавч) Кільк. 1 шт.}$$

2. Загальна площа щитів.

Щитів площею до 1 м^2

$$F_{on} = (0,945 \times 2 + 0,81 \times 4) \times 41 = 5,13 \times 41 = 210,33 \text{ м}^2$$

Щитів площею від 1 м^2 до 2 м^2

$$F_{on} = 1,35 \times 2 \times 41 = 2,7 \times 41 = 110,7 \text{ м}^2$$

Щитів площею більше 2 м^2

$$F_{on} = ((3 + 2,4) \times 2 + 2,8) \times 41 = (10,8 + 2,8) \times 41 = 12,52 \times 41 = 557,6 \text{ м}^2$$

3. Об'єм бетону Ф-1

$$V = (3,0 \times 1,8 \times 0,45 + 2,1 \times 1,8 \times 0,45 + 1,5 \times 1,2 \times 2 - (0,9 + 0,95)) / 2 \times$$

$$\times(0,5+0,55)/2\times0,9)\times34=7,29\times34=247,86 \text{ м}^3$$

4. Об'єм бетону Ф-2

$$V=(3,0\times1,8\times0,45+2,1\times1,8\times0,45+1,5\times1,2\times2-(1+1,05)/2\times(0,5+0,55)/2\times0,9)\times7=7,25\times7=50,75 \text{ м}^3$$

5. Загальний об'єм бетону

$$V=247,86+50,75=298,61 \text{ м}^3$$

6. Маса арматури.

$$m=7,29\times62=451,98 \text{ кг}$$

Маса сіток (каркасу).

$$m_{C1}=451,98\times0,6=271,19 \text{ кг Приймаємо 1 сітку 272 кг}$$

$$m_{C2}=\frac{451,98\times0,1}{2}=22,6 \text{ кг Приймаємо 2 сітки по 23 кг}$$

$$m_{K1}=451,98\times0,3=135,59 \text{ кг Приймаємо 1 сітку 136 кг}$$

Загальна кількість сіток та каркасів

C_1 - 41 шт., C_2 - 82 шт., K_1 - 41 шт.

7. Площа підмосток.

$$F_{\text{під.}}=0,7\times1\times2\times41=57,4 \text{ м}^2$$

0,7×1 – розміри підмосток, м

8. Догляд за бетоном

8.1 Площа поверхонь, що укривають рогожею.

$$F_{\text{вкр.}}=3,0\times1,8\times41=5,4\times41=221,4 \text{ м}^2$$

8.2 Площа поверхонь, що поливають водою.

$$F_{\text{пол.}}=5,4\times12\times41=64,8\times41=2656,8 \text{ м}^2$$

12 - кількість поливів, разів.

9. Ізоляційні роботи

9.1 Площа горизонтальних поверхонь, що ізолюють.

$$F_{\text{із.г.}}=(5,4-1,5\times1,2)\times41=3,6\times41=147,6 \text{ м}^2$$

9.2 Площа вертикальних поверхонь, що ізолюють.

$$F_{\text{із.в.}}=((0,945+1,35)\times2+0,81\times4+(3+2,4)\times2)\times41=18,63\times41=763,83 \text{ м}^2$$

10. За отриманими розрахунками складаємо відомість обсягів робіт (табл.1).

11. Виконуємо маркувальну схему ступінчастого фундаменту (рис. 3).

12. Складаємо специфікацію елементів опалубки стовбчастого фундаменту табл. 2, куди вносимо усі елементи комплекту опалубки, деревину (при улаштуванні доборів).

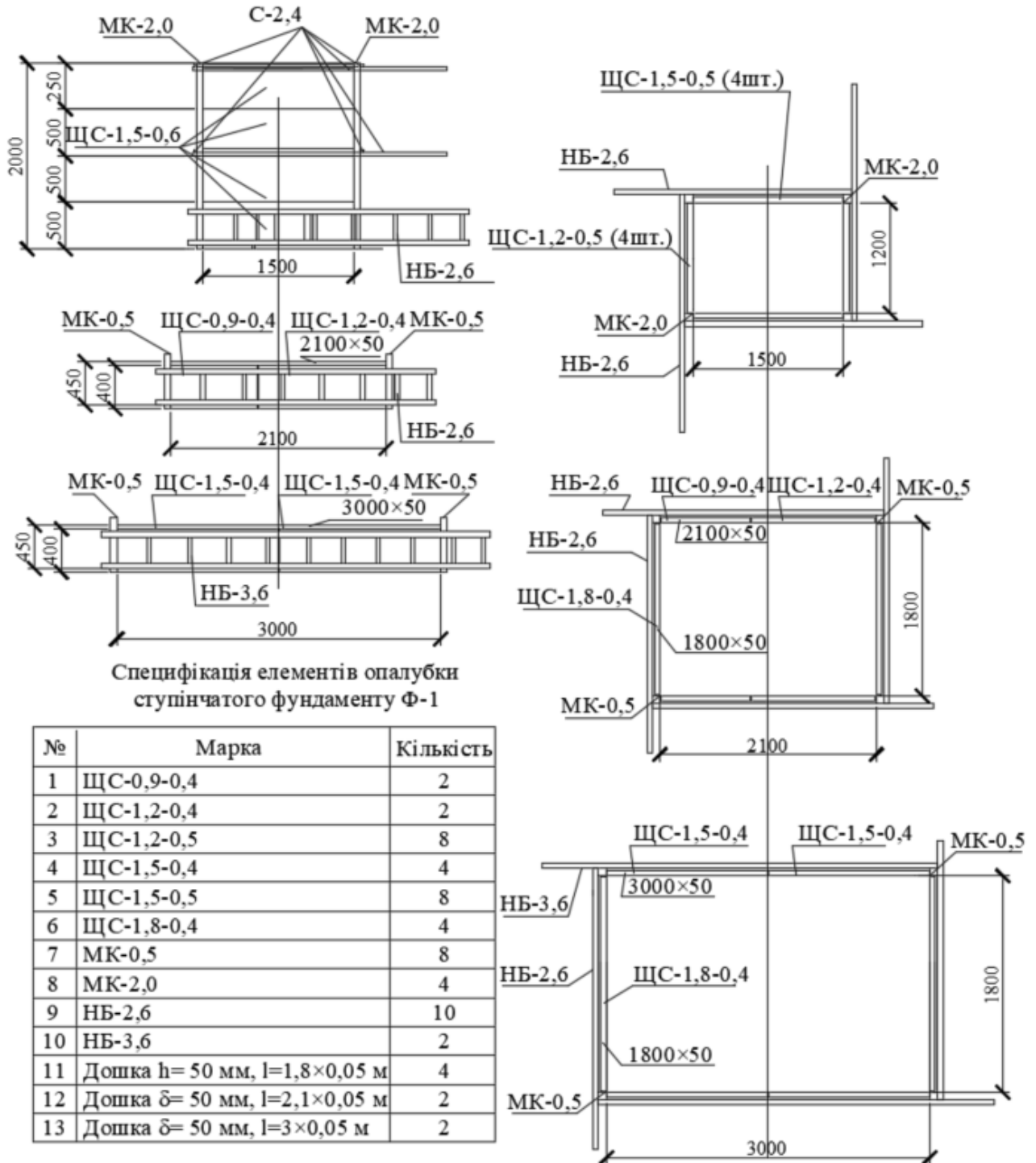


Рисунок 3 – Маркувальна схема ступінчатого фундаменту зі специфікацією елементів опалубки

Таблиця 1 – Відомість об'ємів робіт.

№ п/п	Назва процесів (операцій)	Одиниця виміру	Об'єм робіт на один елемент	Кількість фундаментів.	Загальний об'єм робіт
1	2	3	4	5	6
1	Встановлення краном арматурних сіток в горизонтальному положенні масою до 0,3 т	<u>шт.</u> т	<u>1</u> 0,276	81	<u>81</u> 22,356
2	Встановлення краном арматурних каркасів в вертикальному положенні масою до 0,3 т	<u>шт.</u> т	<u>1</u> 0,138	81	<u>81</u> 11,178
3	Встановлення сіток вручну масою до 50 кг	<u>шт.</u> т	<u>2</u> 0,046	81	<u>162</u> 3,726
4	Монтаж (демонтаж) опалубки: S до 1 м ² S від 1 м ² до 2 м ² S більш 2 м ²	м ² м ² м ²	5,13 2,7 13,6	81 81 81	415,53 218,7 1101,6
5	Збірка, переставляння підмостків.	м ²	1,4	81	113,4
6	Бетонні роботи	м ³	7,25/7,29	66/15	587,27
7	Укривання поверхонь рогожею	м ²	5,4	81	437,4
8	Поливання поверхні водою	м ²	64,8	81	5248,8
9	Фарбувальна гідроізоляція поверхонь горизонтальних вертикальних	м ² м ²	3,6 16,47	81 81	291,6 1509,03

4.3 Калькуляція витрат праці на здійснення робіт з будівництва фундаментів

Таблиця 2 – Калькуляція витрат праці та оплати праці при зведенні фундаментів

Найменування процесу	Обґрунтування норм	Об'єм робіт		Трудомісткість, люд.-год.		Заробітна платня, грн.		Склад ланки	
		Один. виміру	Кількість	На одиницю	Всього	На одиницю	Всього	Професія, розряд	Кількість
1	2	3	4	5	6	7	8	9	10
Встановлення краном арматурних сіток при діаметрі арматури до 32 мм, масі сіток до 0,3 т, при горизонтальному розташуванні, $K=1,2$	Е4-1-44 т.1,п.1а	шт.	81	$0,42 \times 1,2 = 0,5$	40,5	8,82	714,42	арматурник 4 р. 2 р.	1 3
Встановлення краном каркасів при діаметрі арматури до 32 мм, масі сіток до 0,3 т, при вертикальному розташуванні, $K=1,2$	Е4-1-44 т.1,п.2а	шт.	81	$0,79 \times 1,2 = 0,95$	76,95	16,75	1356,75	арматурник 4 р. 2 р.	1 3
Встановлення сіток вручну, при масі до 50 кг, $K=1,2$	Е4-1-44 т.3,п.б	шт.	162	$0,24 \times 1,2 = 0,288$	46,66	4,98	806,76	арматурник 3 р. 2 р.	1 2
Встановлення щитів дерев'яної опалубки окремо розташованих ступінчастих фундаментів площею до 1 м^2 від 1 м^2 до 2 м^2 більш 2 м^2	Е4-1-34 т.2,п.1	м^2	415,53	0,62	257,63	11,45	4757,82	тесляр 4 р. 3 р.	1 1
			218,7	0,51	111,54	10,03	2193,56		
			1101,6	0,4	440,64	7,38	8129,81		
Те ж, розбирання площею до 1 м^2 від 1 м^2 до 2 м^2 більш 2 м^2	Е4-1-37 т.2,п.2	м^2	415,53	0,15	62,33	2,64	1097,00	тесляр 3 р. 2 р.	1 1
			218,7	0,13	28,43	2,29	500,82		
			1101,6	0,1	110,16	1,76	1938,82		
Переставлення підмостків	Е6-3 т2, п. 5,б	м^2	113,4	0,12	13,61	1,94	220,00	тесляр 4р. 2р. підс.роб.1р.	1 1 1
Приймання бетонної суміші у баддю	Е-4-1-54	100 м^3	5,87	8,2	48,13	137,8	808,89	бетонник 2р.	1
Вкладання бетонної суміші краном в баддях у окремо розташовані фундаменти об'ємом до 10 м^3	Е4-1-49 т.1, п.3	м^3	587,27	0,33	193,8	5,82	3417,91	бетонник 3р. 2р.	1 1

Вкривання бетонної поверхні роогожею	Е4-1-54 п.10	100 м ²	4,37	0,21	0,92	3,53	15,43	бетонник 2р.	1
Поливка бетонної поверхні водою з шлангу за один раз	Е4-1-54 п.9	100 м ²	52,49	0,14	7,35	2,35	123,35	бетонник 2р.	1
Зняття з бетонної поверхні роогожі	Е4-1-54 п.12	100 м ²	4,37	0,22	0,96	3,7	16,17	бетонник 2р.	1
Фарбувальна гідроізоляція розрідженим бітумом вручну вертикальних поверхонь	Е11-37	100 м ²	15,09	9,38	141,54	173,15	2612,83	ізолювальник 4р.	1
								2р.	1
Те ж, горизонтальних	Е11-37	100 м ²	2,92	5,18	15,13	95,62	279,21	ізолювальник 4р. 2р.	1 1
Разом					1596,28		28989,55		
Інші роботи	15%				239,44				
Всього					1835,72				

4.4. ТЕП техкарти

1. Планова (виробнича) собівартість машино-зміни роботи машин і механізмів.

Собівартість машино-зміни роботи машин і механізмів.

Для автокрану КС-2561Е

$$C_{\text{маш.-год.}} = 26,38 \text{ грн.}$$

Для автобетонозмішувача СБ-69

$$C_{\text{маш.-год.}} = 33,68 \text{ грн.}$$

2. Собівартість зведення залізобетонних фундаментів

$$C_o = 1,08 \left(\sum C_{\text{маш.-год.}} \times T \right) + 1,53\Pi = 1,08 \times \left((26,38 \times \left(\frac{40,5 + 76,95}{4} + \frac{48,13 + 193,8}{2} \right) + 33,68 \times \frac{48,13 + 193,8}{2} \times 2) \right) + 1,5 \times 28989,55 = 56567,27 \text{ грн.}$$

3. Собівартість укладання 1 м³ бетону

$$C_e = \frac{C_o}{V} = \frac{56567,27}{587,27} = 96,32 \text{ грн./м}^3$$

4. Трудомісткі 880,82 сть влаштування 1 м³ бетонного фундаменту.

$$q = \frac{Q_{\text{руч}}}{V} = \frac{1\,835,72}{587,27} = 3,13 \text{ люд.} \cdot \text{год.} / \text{м}^3$$

4.5 Охорона праці та захист оточуючого середовища

Безпека виробництва робіт повинна бути забезпечена: вибором раціональної відповідної технологічної оснастки; підготовкою та організацією робочих місць провадження робіт; застосуванням засобів захисту працюючих; проведенням медичного огляду осіб, допущених до роботи; своєчасним навчанням і перевіркою знань робочого персоналу та ІТП з техніки безпеки при виконанні будівельно-монтажних робіт.

Особливу увагу необхідно звертати на наступне: способи стропування елементів конструкцій повинні забезпечувати їх подачу до місця установки в положенні, близькому проектному; елементи монтуються, під час переміщення повинні утримуватися від розгойдування і обертання гнучкими відтяжками; не допускати перебування людей під монтуємими елементами до установки їх в проектне положення і закріплення; при переміщенні краном вантажів відстань між зовнішніми габаритами переміщуючих вантажів і виступаючими частинами конструкцій і перешкод по ходу переміщення повинна бути по горизонталі не менше 1 м, по вертикалі не менше 0,5 м; монтаж і демонтаж опалубки може бути розпочато з дозволу технічного керівника будівництва та повинен проводитись під безпосереднім наглядом спеціально призначеної особи технічного персоналу; не допускається торкання вібратором арматури.

При роботі на висоті більше 1,5 м всі робочі зобов'язані користуватися запобіжними поясами з карабінами.

Розбирання опалубки допускається після набору бетоном розпалубної міцності і з дозволу виконавця робіт. Відрив опалубки від бетону проводиться за допомогою домкратів. У процесі відриву бетонна поверхня не повинна пошкоджуватися.

Робочі місця електрозварювальників повинні бути огорожені спеціальними переносними огороженнями. Перед початком зварювання необхідно перевірити справність ізоляції зварювальних проводів та електродотримачів, а також

щільність з'єднання всіх контактів. При перервах у роботі електрозварювальні установки необхідно відключати від мережі.

Вантажно-розвантажувальні роботи, складування і монтаж арматурних каркасів повинні виконуватися інвентарними такелажним оснащенням і з дотриманням заходів, що виключають можливість падіння, ковзання і втрати стійкості вантажів.

Очищення лотка автобетонозмішувача від залишків бетонної суміші здійснюють лише при нерухомому механізмі.

4.6 Здійснення заходів з контролю якості робіт

При контролі якості робіт необхідно дотримуватись вимог нормативу. Проект виробництва робіт повинен бути розроблений на основі проекту і робочої документації по зведенню монолітних стовбчастих залізобетонних фундаментів.

У складі проекту виробництва робіт повинні бути розроблені: технологічні схеми і способи виробництва робіт; календарний план виконання робіт; рішення з техніки безпеки виробництва робіт; графік роботи машин на майданчику; пояснювальна записка до проекту виробництва робіт.

При здійсненні арматурних робіт контролюють: відповідність арматурних стрижнів і сіток проекту (паспорту), відхилення від проекту розмірів елементів а також товщину захисного бетонного шару, зміщення арматурних виробів в опалубці, відхилення від проектних осей вертикальних каркасів.

При здійсненні опалубних робіт перевіряють наявність комплектів опалубки та маркування елементів, зміщення осей опалубки від проектного положення, відхилення площини опалубки від вертикалі на всю висоту фундаменту.

При укладанні бетонної суміші контролюють склад та рухливість бетонної суміші, товщину шарів бетонування, ущільнення та догляд.

При розпалубці перевіряють дотримання строків розпалублення, відсутність пошкоджень бетону.

4.7 Методика будівництва монолітних стовпчастих фундаментів

Арматурні роботи.

Арматурні елементи доставляють на будівельний майданчик вантажівкою і розвантажують на складських майданчиках, перед монтажем елементів їх переміщують до місць їх встановлення.

Армокаркаси та сітки підосви фундаментів масою понад 50 кг встановлюють автомобільним краном КС-2561Е, укладаючи арматурні сітки підосви фундаментів на фіксатори, які забезпечують захисний шар по проекту. Після влаштування опалубки підосви фундаменту встановлюють арматурні елементи підколоники з кріпленням його до нижній сітці в'язальної дротом.

Опалубні роботи.

Опалубку на будівельний майданчик доставляють автотранспортом комплектно, готовою до монтажу, без доробок та виправлень.

Дрібнощитова опалубка складається з наступних складових частин: лінійні щити виконані з гнutoго профілю (швелер), палуба в щитах виконана з ламінованої фанери товщиною 12 мм; несучі елементи - схватки призначені для сприйняття навантажень, що діють на опалубку, а також для об'єднання окремих щитів в панелі або блоки. Вони виготовлені з гнutoго профілю (швелера); щити кутові - служать для об'єднання плоских щитів у замкнуті контури; кутики монтажні - служать для з'єднання щитів і панелей в замкнуті опалубні контури; гак натяжна - застосовують для кріплення схваток до щитів; кронштейн - служать підставою для робочого настилу.

Монтаж і демонтаж опалубки ведуть за допомогою автомобільного крана КС-2561Е.

До початку монтажу опалубки виробляють укрупнювальне збирання щитів в панелі в наступній послідовності: на майданчику складування збирають короб із схваток; на схватки навішують щити; на ребро щитів панелі наносять фарбою риски, що позначають положення осей.

Влаштування опалубки фундаментів роблять у наступному порядку: встановлюють і закріплюють укрупнені панелі опалубки нижньої ступені підосви; встановлюють зібраний короб строго по осях і закріплюють опалубку нижньої ступені металевими штирями до основи; наносять на ребра укрупнених панелей короби риски, що фіксують положення короба другого ступеня

фундаменту; відступивши від рисок на відстань, рівну товщині щитів, встановлюють попередньо зібраний короб другого ступеня; остаточно встановлюють короб другого ступеня; в тій же послідовності встановлюють короб третього ступеня; наносять на ребра укрупнених панелей верхнього короба риски, що фіксують положення короба підколоники; встановлюють короб підколоники; встановлюють і закріплюють опалубку вкладишів.

Бетонні роботи

Доставка на об'єкт бетонної суміші передбачається автобетонозмішувачами СБ- 69 в кількості 3 шт.

Подача бетонної суміші до місця укладання здійснюється автокраном в бадді об'ємом 0,8 м³.

Бетонування фундаментів здійснюється в два етапи: на першому етапі бетонують башмак фундаменту і підколоник до відмітки низу вкладиша; на другому етапі бетонують верхню частину підколоники після установки вкладиша.

Бетонну суміш укладають горизонтальними шарами товщиною 0,3 - 0,5 м. Кожен шар бетону ретельно ущільнюють глибинними вібраторами. При ущільненні бетонної суміші кінець робочої частини вібратора повинен занурюватися в раніше покладений шар бетону на 5 - 10 см. Крок перестановки вібратора не повинен перевищувати 1,5 радіуса його дії. У кутах і біля стінок опалубки бетонну суміш додатково ущільнюють вібраторами або штикуванням ручними шуровками. Дотик вібратора під час роботи до арматури не допускається. Вібрування на одній позиції закінчується при припиненні осідання і появи цементного молока на поверхні бетону. Витягувати вібратор при перестановці слід повільно, не вимикаючи, щоб порожнеча під наконечником рівномірно заповнювалася бетонною сумішшю. Перерва між етапами бетонування (або укладанням шарів бетонної суміші) повинен бути не менше 40 хвилин, але не більше 2 годин.

Після укладання бетонної суміші в опалубку необхідно створити сприятливі температури та вологості умови для тверднення бетону. Горизонтальні поверхні забетонованого фундаменту вкривають вологою мішковиною, та на протязі всього терміну періодично зволожують.

РОЗДІЛ 5

ОРГАНІЗАЦІЇ БУДІВНИЦТВА

					<i>КНУ.БР.192.24.95с.05 ОБ</i>			
		<i>Прізвище</i>	<i>Підпис</i>	<i>Дата</i>				
<i>Керівник</i>	<i>Тімченко</i>				<i>Проектування цеху комплектуючих деталей</i>	<i>Стадія</i>	<i>Аркуш</i>	<i>Аркушів</i>
<i>Консульт.</i>	<i>Тімченко</i>					<i>БР</i>		
<i>Бакалавр</i>	<i>Український</i>					<i>ЗБІ-21ск</i>		
<i>Зав. каф.</i>	<i>Валовой</i>							

5.1 Способи виконання робіт

Для здійснення будівництва приймаю такі способи втикання робіт та операцій:

Виконання земляних робіт. До початку розробки котловану зрізаємо рослинний шар. Розробку котловану виконуємо гусеничним екскаватором ЕО-4122 зі зворотною лопатою та ємністю ковша $0,5 \text{ м}^3$ з частковим вивозом ґрунту у відвал. Після розробки ґрунту екскаватором виконуємо планування майданчика за допомогою бульдозера ДЗ-19 та катка ДУ-50.

Виконання робіт з улаштування фундаменту. Влаштуємо монолітні залізобетонні фундаменти за схемою бетонування кран-баддя (автокран КС-2561Е зі стрілою 8 м); влаштування монолітних фундаментів під обладнання (КС-2561Е)

Виконання будівельно-монтажних робіт. Одноповерхову промислову будівлю монтуємо самохідними стріловими кранами на гусеничному ході. Першим монтажним потоком встановлюємо колони за допомогою крану КС – 7361, другим — підкранові балки (КС – 7361), третім — конструкції покриття: кроквяні балки і ферми, плити покриття (КС – 7362), четвертим — стінові панелі (МКТ-6-45). Монтаж конструкцій виконуємо з попередньою розкладкою біля місць монтажу. Елементи каркасу монтуються вздовж прольотів будівлі методом вільного піднімання (окрім монтажу колон, який виконуємо методом обертання "в просторі"), при якому конструкції наводять на опори в процесі їх вільного переміщення.

Інші види робіт. Улаштування покрівлі виконуємо по захваткам вздовж довшої сторони прольоту. Потім виконуємо застелення віконних прорізів по периметру будівлі. Після цього виконуємо всі інші опоряджувальні роботи по захваткам. Олійне фарбування вікон та оздоблення стін виконуємо згори донизу по периметру будівлі.

Таблиця 1 – Перелік збірних елементів будівлі

№ з/п	Назва елементів	Марка елемента	Кількість шт.	Розміри, м.			Об'єм, м ³		Маса, т	
				довжина	ширина	товщина	одного елемента	усіх	одного елемента	усіх
1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11
1	Колона крайнього ряду	3К132-6	36	14,4	0,8	0,4	4,84	174,24	12,1	435,6
		2К108-4	30	11,85	0,7	0,4	2,96	88,8	7,4	222
2	Колона середнього ряду	9К108-1	15	11,85	0,7	0,4	3,68	55,2	9,2	138
3	Фахверкова колона	3КФ141-1	6	14,1	0,4	0,4	2,26	13,56	5,64	33,84
		2КФ117-1	12	11,7	0,4	0,3	1,4	16,8	3,51	42,12
4	Підкранова балка 6 м	БКНВ 6-4с	84	5,95	0,6	1	1,66	139,44	4,2	352,8
5	Кроквяна ферма 30 м	ФС-30-18	15	30	0,35	3,45	6,7	100,5	16,7	250,5
6	Кроквяна ферма 24 м	ФС-24-18	18	23,94	2,95	0,25	4,47	80,46	11,2	201,6
7	Кроквяна ферми 18 м	ФП18	15	18	3	0,24	3,2	48	8,1	121,5
8	Плити покриття 6 м	ПНП-20-24	336	5,97	2,96	0,3	1,07	359,52	2,3	772,8
9	Фундаментні балки 6м	ФБ6-41	50	5,05	0,15	0,45	0,27	13,5	0,7	35
10	Стінові панелі 6×1,2 м	ПС-6-2	664	6	0,2	1,2	0,4	265,6	1,0	664
11	Стінові панелі 6×1,8 м	ПС-6-3	6	6	0,2	1,8	0,52	3,12	1,3	7,8
12	Стійки воріт	СВ – 4,8	12	4,8	0,4	0,4	0,576	6,912	1,44	17,28
13	Ригелі воріт	РВ-6	6	6	0,4	0,7	2,16	12,96	5,4	32,4
Всього			1305					1378,612		3327,24

5.2 Підрахунок обсягів робіт

Таблиця 2 – Зведена відомість виконання обсягів робіт

№ за/п	Найменування робіт	Об'єм робіт	
		Од. виміру	Кількість
1	2	3	4
1	Планування майданчика $(S \times 1,15) = (96 \times 24 + 78 \times 48) \times 1,15 = 6048 \times 1,15$	1000 м ²	6,955
2	Зрізання рослинного шару товщиною 15 см $(S \times 0,15) = 6048 \times 0,15$	1000 м ³	0,907
3	Розробка ґрунту екскаватором з емк. ковша 0,5 м ³ у відвал $(V_k = S \times h - V_r) = 6048 \times 3,05 - 1654$	1000 м ³	16,792
4	Те ж з завантаженням в автосамоскиди $(V_r = V_{пф} + V_{фк} + V_{фо} + S \times (0,1 + 0,02)) = 47,8 + 640 + 240 + 6048 \times 0,12$	1000 м ³	1,654
5	Розробка ґрунту вручну (підчистка)	100 м ³	0,478

	$(\text{кільк.фунд.} \times S_{\phi} \times 0,1) = 1,5 \times 1,5 \times 18 + 3 \times 1,8 \times 81) \times 0,1$		
6	Бетонна підготовка під фундаменти $(\text{кільк.фунд.} \times S_{\phi} \times 0,1) = 1,5 \times 1,5 \times 18 + 3 \times 1,8 \times 81) \times 0,1$	100 м ³	0,478
7	Влаштування монолітних фундаментів ($V_{\text{фк}} = \Sigma \text{кільк.фунд.} \times V_{\phi}) = 18 \times 2,9 + 15 \times 7,29 + 66 \times 7,25 = 52,2 + 587,85$	100 м ³	6,4
8	Влаштування фундаментів під обладнання ($V_{\phi 0} = 80 \text{ м}^3 \times \text{кільк.прольотів}) = 80 \times 3$	100 м ³	2,4
9	Гідроізоляція фундаментів вертикальна $18 \times 11,16 + 81 \times 16,47$	100 м ²	15,35
10	Гідроізоляція фундаментів горизонтальна $18 \times 1,44 + 81 \times 3,6$	100 м ²	3,18
11	Зворотна засипка бульдозером 80 л.с. (V_{κ})	1000 м ³	16,792
12	Ущільнення ґрунту при зворотній засипці (V_{κ})	1000 м ³	16,792
13	Монтаж колон	шт.	99
14	Монтаж підкранових балок	шт.	84
15	Монтаж конструкцій покриття (S)	м ²	6048
16	Монтаж конструкції огорожі ($S_0 = P \times h) = 162 \times 13,2 + 198 \times 10,8 + 78 \times 2,4$	м ²	4464
17	Влаштування пароізоляції в один шир (S)	100 м ²	60,48
18	Влаштування цементно-піщаної стяжки (t=20 мм) (S)	100 м ²	60,48
19	Влаштування утеплювача плитного (S)	100 м ²	60,48
20	Наклеювання тришарового рулонного килиму (S)	100 м ²	60,48
21	Оздоблення покрівельною сталлю ($0,7 \times L) = 0,7 \times (240 + 198)$	100 м ²	3,07
22	Фарбування стін з середини приміщень (S_0)	100 м ²	44,64
23	Фарбування фасадів (S_0)	100 м ²	44,64
24	Фарбування заповнень віконних прорізів (30 % S_0)	100 м ²	13,4
25	Фарбування конструкцій покриття ($S \times 1,6$)	100 м ²	96,77
26	Ущільнення ґрунту щебнем (S)	100 м ²	60,48
27	Влаштування чорної бетонної підлоги (t=100 мм) (S)	100 м ²	60,48
28	Влаштування чистої підлоги (t=20 мм) (S)	100 м ²	60,48
29	Засклення металевих рам промислових будівель (30 % S_0)	100 м ²	18,14
30	Сантехнічні роботи ($V_{\text{буд.}} \times 0,03$)	3%	1009,71
31	Електротехнічні роботи ($V_{\text{буд.}} \times 0,03$)	3%	1009,71
32	Благоустрій території ($V_{\text{буд.}} \times 0,01$)	1%	336,57
33	Підготовка до здачі		3 дні
34	Монтаж обладнання ($V_{\text{буд.}} \times 0,1$)	10%	5048,49
35	Пусконаладжувальні роботи ($V_{\text{буд.}} \times 0,005$)	0,5%	168,28

Таблиця 3 – Картка-визначник сітьового графіка

№	Назва робіт та комплекс робіт	Обсяг робіт		Код роботи	Норма на одиницю виміру.		Трудомісткість на весь обсяг				Основні механізми		Виконавець		Число змін	Тривалість, дні
		Оди. виміру	Кількість		люд-год	маш-год	Люд-год		Маш-год		Наймен.	Кільк.	Бригада			
							Норм.	Прийн.	Норм.	Прийн.			Проф.	Кільк.		
1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15	16	17
1	Планування майданчика	1000 м ²	6,955	РЭСН 1-30-1	-	0,6	-	-	4,17	8,0	ДЗ-19	1	Машиніст бр-1	1	1	1
2	Зрізання рослинного шару	1000 м ³	0,907	РЭСН 1-24-2	-	19,55	-	-	17,73	16,0	ДЗ-19	1	Машиніст бр-1	1	2	1
3	Розробка ґрунту екскаватором з ємк. ковша 0,5 м ³ у відвал I II III	1000 м ³	16,792 7,027 4,282 5,483	РЭСН 1-12-14	19,55	42,5	338,81 137,38 94,23 107,19	-	713,67 298,65 181,99 233,03	600 248 152 200	ЭО-4122, КАМАЗ 5511	1,5	Машиніст бр-1, Водій 2кл.-5	1+5	2 2 2	15,5 8,5 12,5
4	Те ж з навантаженням в автосамоскиди I II III	1000 м ³	1,654 0,66 0,44 0,554	РЭСН 1-17-14	22,1	63,92	36,55 14,59 9,72 12,24	-	105,72 42,19 28,12 35,41	96 40 24 32	ЭО-4122, КАМАЗ 5511	1,5	Машиніст бр-1 Водій 2кл.-5	1+5	2 2 2	2,5 1,5 2

5	Розробка ґрунту вручну (підчистка)	100 м ³	0,478	РЭСН 1-164-2	261,8	-	125,14	128	-	-	-	-	Землекоп 3р-1, 2р-1	2	2	1,5
	I		0,208				54,45	48								1,5
	II		0,171				44,77	48								1
	III		0,099				25,92	32								1
6	Бетонна підготовка під фундаменти	100 м ³	0,478	РЭСН6-1-19	527,8	94,56	252,28	224	45,2	-	КС-2561Е	1	Бетонник 3р-2	2	2	3
	I		0,208				109,78	96	19,67							2,5
	II		0,171				90,25	80	16,17							1,5
	III		0,099				52,25	48	9,36							1,5
7	Влаштування монолітних фундаментів	100 м ³	6,4	РЭСН 6-1-8	340,75	66,85	2180,81	1920	427,84	-	КС-2561Е	1	Бетонник 4р-2, 3р-4, 2р-2	8	2	6,5
	I		2,78				947,29	832	185,84							5,5
	II		2,3				783,73	704	153,76							3
	III		1,32				449,79	384	88,24							3
8	Влаштування фундаментів під обладнання	100 м ³	2,4	РЭСН 6-4-5	268,25	39,45	643,8	576	94,68	-	КС-2561Е	1	Бетонник 4р-1, 3р-2, 2р-1	4	2	3
	I		0,8				214,6	192	31,56							3
	II		0,8				214,6	192	31,56							3
	III		0,8				214,6	192	31,56							3
9	Вертикальна гідроізоляція фундаментів	100 м ²	15,35	РЭСН 8-4-7	33,5	1,11	514,23	448	17,04	-	-	-	Ізоловальник 4р-1, 3р-1	2	2	6
	I		6,6				221,1	192	7,33							5
	II		5,39				180,57	160	5,98							3
	III		3,36				112,56	96	3,73							3
10	Горизонтальна гідроізоляція фундаменту	100 м ²	3,18	РЭСН 8-4-3	31,76	3,24	101	96	7,16	-	-	-	Ізоловальник 4р-1, 3р-1	2	2	1,5
	I		1,38				43,83	48	4,5							1
	II		1,14				36,21	32	1,33							0,5
	III		0,66				20,96	16	1,33							0,5
11	Зворотна засипка бульдозером 80 л.с.	1000 м ³	16,792	РЭСН 1-27-2	-	13,75	-	-	230,89	192	ДЗ-19	1	Машиніст бр-1	1	2	5
	I		7,027				-	-	96,62	80						3
	II		4,282				-	-	58,88	48						4
	III		5,483				-	-	75,39	64						4

12	Ущільнення ґрунту при зворотній засипці I II III	1000 м³	16,792 7,027 4,282 5,483	РЭСН 1-132-4	-	16,76	-	-	281,44 117,77 71,77 91,9	248 104 64 80	Ду-50	1	Машиніст 6р-1	1	2	6,5 4 5
13	Монтаж колон I II III	Шт.	99 42 34 23	Калькуляція	8,59	1,59	850,41 360,78 292,06 197,57	720 320 240 160	157,41 66,78 54,06 36,57	-	КС-7361	1	Монтажник 5р-1, 4р-1, 3р-2, 2р-1	5	2	4 3 2
14	Монтаж підкранових балок I II III	Шт.	84 45 26 13	Калькуляція	6,95	1,39	583,8 312,75 180,7 90,35	520 280 160 80	116,76 62,55 36,14 18,07	-	КС-7361	1	Монтажник 5р-1, 4р-1, 3р-2, 2р-1	5	2	3,5 2 1
15	Монтаж ферм покриття 18, 24, 30м Монтаж плит покриття I II III	Шт.	384 146 93 145	Калькуляція	4,32	0,96	1658,88 630,72 401,76 626,4	1480 560 360 560	368,64 140,16 89,28 139,2	-	КС-7362	1	Монтажник 5р-1, 4р-2, 3р-1, Електрозварн. 5р-1	5	2	7 4,5 7
16	Монтаж стінових панелей 6 м Монтаж фундаментних балок 6м Монтаж елементів воріт I II III	Шт.	786 409 91 286	Калькуляція	2,81	0,71	2208,66 1149,29 255,71 803,66	1880 960 240 680	558,06 290,39 64,61 203,06	-	МКТ-6-45, ЛЕ-100-300	1	Монтажник 5р-1, 4р-1, 3р-2, 2р-1	5	2	12 3 8,5
17	Ущільнення ґрунту щебнем I II III	100 м²	60,48 23,04 14,04 23,4	РЭСН 1-136-1	1,21	1,21	73,18 27,88 16,99 28,31	64 32 16 16	73,18 27,88 16,99 28,31	64 32 16 16	-	-	Бетонник 2р-2	2	2	1 0,5 1

18	Улаштування чорнової підлоги I II III	100 м ²	60,48	РЭСН 11-14-1	47,87	-	2895,17	2400	-	-	-	-	Бетонник 4р-2, Зр-2, 2р-1	5	2	11,5 7 11,5
			23,04				1102,92	920								
			14,04				672,09	560								
			23,4				1120,16	920								
19	а) Влаштування пароізоляції в один шар I II III	100 м ²	60,48	РЭСН 12-20-4	14,69	-	888,46									
			23,04				338,46									
			14,04				206,25									
			23,4				343,75									
20	б) Влаштування утеплювача плитного I II III	100 м ²	60,48	РЭСН 12-18-3	63,67	-	3850,77									
			23,04				1466,96									
			14,04				893,93									
			23,4				1489,88									
21	в) Улаштування цементно-піщаної стяжки I II III	100 м ²	60,48	РЭСН 12-22-1	38,39	-	2321,84									
			23,04				884,51									
			14,04				539									
			23,4				898,33									
22	г) Наклеювання тришарового рулонного килиму I II III	100 м ²	60,48	РЭСН 12-2-1	30,1	-	1820,44									
			23,04				693,5									
			14,04				422,6									
			23,4				704,34									
23	д) Оздоблення покрівельною сталлю I II III	100 м ²	3,07	РЭСН 12-15-1	132,8	-	407,69									
			1,68				223,1									
			0,25				33,2									
			1,14				151,39									

	Σ (покрівельні роботи) I II III						9289,2 3606,53 2094,98 3587,69	7840 3040 1760 3040	- - - -	- - - -	- - - -	Бригада покрівельників	20	2	9,5 5,5 9,5	
24	Засклення металевих рам промислових будівель I II III	100 м ²	13,4 6,98 1,17 5,25	РЭСН 15-208-1	71,77	0,78	961,71 500,95 83,97 376,79	864 432 96 336	10,45 5,44 0,91 4,1	- - - -	- - - -	Бригада склярів 3р-6	6	2	4,5 1 3,5	
25	Монтаж обладнання I II III			15%			5048,49 1682,83 1682,83 1682,83	3120 1440 1440 1440			МКТ-6-45	1	10	2	9 9 9	
26	Електротехнічні роботи I II III			3%			1009,71 336,57 336,57 336,57	840 280 280 280					Ел.монтажник 5р-1, 4р-1, 3р- 2, 2р-1	5	2	3,5 3,5 3,5
27	Сантехнічні роботи I II III			3%			1009,71 336,57 336,57 336,57	672 288 288 288					Сантехнік 5р- 1, 4р-1, 3р-1, 2р-1	4	2	4,5 4,5 4,5
28	а) Фарбування стін з середини приміщень I II III	100 м ²	44,64 23,26 3,88 17,5	РЭСН 15-152-1	15,18	-	677,64 353,09 58,9 265,65	-								
29	б) Фарбування фасадів I II III	100 м ²	44,64 23,26 3,88 17,5	РЭСН 15-155-2	30,85	-	1377,15 717,57 119,7 539,88	-								

30	в) Фарбування заповнень віконних прорізів I II III	100 м ²	13,4 6,98 1,17 5,25	РЭСН 15-176-3	163,02	-	2184,47 1137,88 190,73 855,86	-								
31	г) Фарбування конструкцій покриття I II III	100 м ²	96,77 36,86 22,47 37,44	РЭСН 15-180-6	42,9	-	4151,43 1581,29 963,96 1606,18	-								
	Σ (оздоблювальні роботи) I II III	100 м ²	169,86 58,16 42,59 69,11	Калькуляція	Калькуляція	-	8390,69 3789,83 1333,29 3267,57	7168 3200 1152 2816	-	-	-	-	Маляр 4р-8, 2р-8	16	2	12,5 4,5 11
32	Влаштування чистої підлоги I II III	100 м ²	60,48 23,04 14,04 23,4	РЭСН 11-15-3	42,2	-	2552,26 972,29 592,49 987,48	2240 880 480 880	-	-	-	-	Бетонник 4р-5, 3р-5	10	2	5,5 3 5,5
33	Пусконаладжувальні роботи			0,5%			168,28	160						10	1	2
34	Благоустрій території			1%			336,57	320						10	2	2
35	Здача об'єкту			3 дні										10	2	3
36																

Таблиця 4 – Початкова розрахункова матриця

Захватки	Планування майданчика та зрізання рослинного шару	Розробка ґрунту екскаватором	Розробка ґрунту вручну та бетонна підготовка	Влаштування монолітних фундаментів	Влаштування фундаментів під обладнання	Вертикальна та горизонтальна гідроізоляція фундаменту	Зворотна засипка з ущільненням	Монтаж колон	Монтаж підкранових балок	Монтаж конструкцій покриття	Монтаж конструкцій огорожі	Влаштування покрівлі
	1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12
I	0 2 2	0 18 18	0 4,5 18	0 6,5 4,5	0 3 6,5	0 7,5 3	0 6,5 7,5	0 4 6,5	0 3,5 4	0 7 3,5	0 12 7	0 9,5 12
II		18 10 28	4,5 4 23,5	6,5 5,5 2	3 3 9	7,5 6 1,5	6,5 4 7	4 3 6,5	3,5 4,5 3,5	7 2 1	12 3 -3	9,5 5,5 15
III		28 14,5 42,5	8,5 2,5 36	12 3 -1	6 3 9	13,5 3,5 4,5	10,5 5 7,5	7 2 8,5	8 7 1	9 2 6	15 8,5 -4	16 9,5 23,5
ΣT_{ij}	2	42,5	11	15	9	17	15,5	9	15	11	23,5	25,5
Зміни	1, 2	2	2	2	2	2	2	2	2	2	2	2
Робітники	1	6	2	8	4	2	2	5	5	5	5	20
max T _o	2	34	4,5	9	3	7,5	8,5	4	6	7	12	

Продовження табл. 4

Захватки	Засклення проїомів	Сантехнічні роботи	Електротехнічні роботи	Уцільнення щебнем та улаштування чорнової підлоги	Монтаж обладнання	Влаштування чистої підлоги	Оздбловальні роботи	Пусконаладжувальні роботи	Благоустрій території	Здача об'єкту
	13	14	15	16	17	18	19	20	21	22
I	0 4,5 9,5 4,5	0 4,5 4,5 4,5	0 3,5 4,5 3,5	0 12,5 3,5 12,5	0 9 12,5 9	0 5,5 9 5,5	0 12,5 5,5 12,5			
II	4,5 1 11,5 5,5	4,5 4,5 1 9	3,5 3,5 5,5 7	12,5 7,5 -5,5 20	9 9 11 18	5,5 3 12,5 8,5	12,5 4,5 -4 17			
III	5,5 3,5 20 9	9 4,5 0 13,5	7 3,5 6,5 10,5	20 12,5 -9,5 32,5	18 9 14,5 27	8,5 5,5 18,5 14	17 11 -13 28	0 2 2	0 2 2	0 3 3
ΣT_{ij}	9	13,5	10,5	32,5	27	14	28	2	2	3
Зміни	2	2	2	2	2	2	2	1	2	2
Робітники	6	4	5	5	10	10	16	10	10	10
max T _o	20	4,5	6,5	3,5	14,5	18,5	5,5			

Таблиця 5 – Розрахункова матриця

Захватки	Планування	Розробка ґрунту екскаватором	Розробка ґрунту вручну та бетонна підготовка	Влаштування монолітних фундаментів	Влаштування фундаментів під обладнання	Вертикальна та горизонтальна гідроізоляція фундаменту	Зворотна засипка з ущільненням	Монтаж колон	Монтаж підкранових балок	Монтаж конструкцій покриття	Монтаж конструкцій огорожі	Влаштування покрівлі
	майданчика та зрізання осереднього каналу											
	1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12
I	0	2	36	40,5	53,5	56,5	64	72,5	76,5	82,5	89,5	101,5
	2	18	4,5	6,5	3	7,5	6,5	4	3,5	7	12	9,5
	2	0 20	16 40,5	0 51	2,5 56,5	0 64	0 70,5	2 76,5	0 80	2,5 89,5	0 101,5	0 110
II		20	40,5	51	56,5	64	70,5	76,5	80	89,5	101,5	110
		10	4	5,5	3	6	4	3	4,5	2	3	5,5
		30	10,5 44,5	6,5 56,5	0 59,5	4,5 70	0,5 74,5	2 79,5	0,5 84,5	5 91,5	10 104,5	5,5 115,5
III		30	44,5	56,5	59,5	70	74,5	79,5	84,5	91,5	104,5	115,5
		14,5	2,5	3	3	3,5	5	2	7	2	8,5	9,5
		44,5	0 47	9,5 59,5	0 62,5	7,5 73,5	1 79,5	0 81,5	3 91,5	0 93,5	11 113	2,5 125
ΣT_{ij}	2	42,5	11	15	9	17	15,5	9	15	11	23,5	25,5
Зміни	1, 2	2	2	2	2	2	2	2	2	2	2	2
Робітники	1	6	2	8	4	2	2	5	5	5	5	20

Продовження табл. 5

Захватки	Засклення пройомів	Сантехнічні роботи	Електротехнічні роботи	Уцілення щабнем та улаштування чорнової підлоги	Монтаж обладнання	Влаштування чистої підлоги	Оздбловальні роботи	Пусконалагоджувальні роботи	Благоустрій території	Здача об'єкту
	13	14	15	16	17	18	19	20	21	22
I	119,5 4,5 9,5 124	124 4,5 0 128,5	130,5 3,5 2 134	134 12,5 0 146,5	148,5 9 2 157,5	167 5,5 9,5 172,5	172,5 12,5 0 185			
II	124 1 8,5 125	128,5 4,5 3,5 133	134 3,5 1 137,5	146,5 7,5 9 154	157,5 9 3,5 166,5	172,5 3 6 175,5	185 4,5 9,5 189,5			
III	125 3,5 0 128,5	133 4,5 4,5 137,5	137,5 3,5 0 141	154 12,5 13 166,5	166,5 9 0 175,5	175,5 5,5 0 181	189,5 11 6,5 200,5	200,5 2 202,5	202,5 2 204,5	204,5 3 207,5
ΣT_{ij}	9	13,5	10,5	32,5	27	14	28	2	2	3
Зміни	2	2	2	2	2	2	2	1	2	2
Робітники	6	4	5	5	10	10	16	10	10	10

5.3 Розрахунок ТЕП сітьового графіка

Загальна тривалість будівництва об'єкту — результат розрахунку матриці та сітьового графіку:

$$T_3 = 207,5 \text{ днів.}$$

Коефіцієнт щільності потоку, характеризує ступень використання фронтів робіт спеціалізованими бригадами, визначаємо як відношення сумарної тривалості робіт до тієї ж величини з урахуванням організаційних перерв:

$$K_{щ} = \frac{\sum T_{ij}}{\sum T_{ij} + \sum T_o} = 337,5 / (337,5 + 190) = 0,64$$

Коефіцієнт суміщення робіт K_c , що характеризує величину суміщення робіт, які включені у потік, визначаємо як різницю між одиницею і відношенням тривалості потоку до сумарної тривалості усіх робіт:

$$K_c = 1 - \frac{T_3}{\sum T_{ij}} = 1 - (207,5 / 337,5) = 0,385$$

Коефіцієнт змінності:

$$K_{зм} = \frac{T_{зм}}{T_{дн}} = (644 / 337,5) = 1,91$$

де $T_{зм} = 1 \cdot 1 + 1 \cdot 2 + 2 \cdot 42,5 + 2 \cdot 11 + 2 \cdot 15 + 2 \cdot 9 + 2 \cdot 17 + 2 \cdot 15,5 + 2 \cdot 9 + 2 \cdot 15 + 2 \cdot 11 + 2 \cdot 23,5 + 2 \cdot 25,5 + 2 \cdot 9 + 2 \cdot 13,5 + 2 \cdot 10,5 + 2 \cdot 32,5 + 2 \cdot 27 + 2 \cdot 14 + 2 \cdot 28 + 1 \cdot 2 + 2 \cdot 2 + 2 \cdot 3 = 644$ — загальна кількість змін;

$T_{дн} = 337,5$ (днів) — загальна кількість.

Коефіцієнт нерівномірності руху робітників:

$$K_n = \frac{Ч_{макс}}{Ч_{сер}} = (72 / 25) = 2,88$$

де $Ч_{макс} = 72$ робітника — максимальна денна чисельність робітників;

$N = 1 \cdot 1 + 1 \cdot 2 + 12 \cdot 34 + 16 \cdot 4,5 + 32 \cdot 4 + 20 \cdot 2,5 + 16 \cdot 6,5 + 24 \cdot 3 + 28 \cdot 3 + 12 \cdot 1,5 + 4 \cdot 1,5 + 8 \cdot 9 + 18 \cdot 1 + 14 \cdot 2,5 + 24 \cdot 3 + 20 \cdot 2 + 10 \cdot 1 + 20 \cdot 7 + 30 \cdot 2 + 20 \cdot 2 + 10 \cdot 8 + 50 \cdot 11,5 + 40 \cdot 6,5 + 52 \cdot 4,5 + 60 \cdot 1 + 20 \cdot 3,5 + 8 \cdot 2 + 18 \cdot 3,5 + 28 \cdot 3,5 + 20 \cdot 3,5 + 10 \cdot 7,5 + 30 \cdot 18 + 20 \cdot 0,5 + 40 \cdot 5,5 + 72 \cdot 3 + 52 \cdot 5,5 + 32 \cdot 19,5 + 20 \cdot 7 = 5283,5$ (робітників)

— загальна чисельність робітників по кожній роботі;

$Ч_{сер} = N / T_3 = 5283,5 / 207,5 = 26$ (робітників) — середня чисельність робітників.

5.4 Розрахунок калькуляцій за основними видами робіт

Таблиця 6 – Калькуляція на монтаж колон каркасу

№ з/п	Назва робіт	Обґрунт. по ЕНП	Об'єм робіт		На одиницю виміру		На весь об'єм		Склад ланки
			Один. виміру	Кількість	Норма часу люд.год. маш.год	Розцінка грн.	Трудо-міст.	Заробіт-на плата, грн..	
1	2	3	4	5	6	7	8	9	10
1.	Розвантаження колон краном з розкладанням масою до 4т масою до 6т масою до 8т масою до 10т масою до 13т	1—5	100т	0,42	<u>4,6</u> 2,3	77,30	<u>1,93</u> 0,97	32,47	Такелажник 2р-2 Машиніст 6р-1
				0,34	<u>3,8</u> 1,9	63,86	<u>1,29</u> 0,65	21,71	
				2,22	<u>3,4</u> 1,7	57,14	<u>7,55</u> 3,77	126,85	
				1,38	<u>3,2</u> 1,6	53,78	<u>4,42</u> 2,21	74,22	
				4,36	<u>3</u> 1,5	50,42	<u>13,08</u> 6,54	219,83	
2.	Установка колон стріловим кра-ном у стакани фундаментів масою до 4т масою до 6т масою до 8т масою до 10т масою до 15т масою до 20т масою до 25т	4—1—4	шт.	12	<u>4,3</u> 0,86	83,45	<u>51,6</u> 10,32	1001,40	Монтажник 5р-1, 4р-1, 3р-2, 2р-1 Машиніст 6р-1
				6	<u>5,5</u> 1,1	106,73	<u>33</u> 6,6	640,38	
				30	<u>6</u> 1,2	116,44	<u>180</u> 36	3493,20	
				15	<u>7</u> 1,4	135,84	<u>105</u> 21	2037,60	
				36	<u>9</u> 1,8	174,65	<u>324</u> 64,8	6287,40	
3.	Заробка стиків колон з фундам.: а) приймання бетонної суміші із кузова автосамоскиду до поворотної баді б) подача бетонної суміші до місця укладання стріловим краном в) заробка стиків колон з фундаментами бето-ном М300 на дрібній фракції	4—1—54	100м ³	0,15	8,2	137,80	1,23	20,67	Бетонник 2р-1
		4—1—25	1стик	99	1,2	23,59	118,8	2335,41	Монтажник 4р-1 3р-1

850,88 16435,84

157,35

Норма часу на влаштування 1 колони: $N_{ч}=850,88/99=8,59$ люд.-год.

$P=16435,84/99=166,02$ грн.

Таблиця 7 – Калькуляція витрат на монтаж залізобетонних підкранових балок

№ з/п	Назва робіт	Обґрунт. по ЕНиР	Об'єм робіт		На одиницю виміру		На весь об'єм		Склад ланки
			Один. виміру	Кільк.	Норма часу люд.год. маш.год	Розцінка грн.	Труд-ть люд.год маш.год	Зар. плата, грн	
1	2	3	4	5	6	7	1	2	3
1	Розвантаження підкранових балок краном масою до 5т	1-5	100т	3,53	$\frac{4,2}{2,7}$	70,58	$\frac{14,83}{7,41}$	249,15	Такелажник 2р-2 Машиніст 6р-1
2	Установка підкранових балок краном в проектне положення масою до 5т	4-1-6 п.3	1ел.	84	$\frac{6,5}{1,3}$	126,14	$\frac{546}{109,2}$	10595,76	Монтажник 5р-1, 4р-1, 3р-2, 2р-1 Машиніст 6р-1
3	Електрозварювання стиків	22-1-6	10п.м	9,24	2,5	52,1	23,1	481,40	Електрозв. 4р-1

583,93 11326,31

116,61

Норма часу на 1 елемент: $N_{ч}=583,93/84=6,95$ люд.-год.

$P=11326,31/84=134,84$ грн.

Таблиця 8 – Калькуляція витрат на монтаж несучих конструкцій покриття

№ з/п	Назва робіт	Обґрунт. по ЕНиР	Об'єм робіт		На одиницю виміру		На весь об'єм		Склад ланки
			Одиниці виміру	Кільк.	Норма часу люд.год. маш.год	Розцінка грн.	Труд-ть люд.год маш.год	Зарплата, грн	
1	2	3	4	5	6	7	1	2	3
1	Розвантаження ферм краном з розкладкою в касети масою до 18т до 13т до 10т	1-5	100т	2,51	$\frac{2,8}{1,4}$	47,05	$\frac{7,03}{3,51}$	118,10	Такелажник 2р-2 Машиніст 6р-1
				2,02	$\frac{3}{1,5}$	50,42	$\frac{6,06}{3,03}$	101,85	
				1,22	$\frac{3,2}{1,6}$	53,78	$\frac{3,9}{1,95}$	65,61	

2	Укрупнююча збірка ферм прогоном 30м прогоном 24м	4-1-5 Пр-1	шт.	15	<u>20,4</u> 3,4	476,69	<u>306</u> 51	7150,35	Монтажн. 6р-1, 4р-2 3р-1, 2р-1 Електрозв. 5р-1 Маш.6р-1
				18	<u>16,8</u> 2,8	350,11	<u>302,4</u> 50,4	6301,98	
3	Улаштування ферм у проектне положення краном довжиною 18м 24м 30м	4-1-6	1ел	15	<u>8</u> 1,6	166,72	<u>120</u> 24	2500,80	Монтажн. 6р-1, 5р-1 4р-1, 3р-1 2р-1 Машиніст 6р-1
				18	<u>9,5</u> 1,9	197,98	<u>171</u> 34,2	3563,64	
				15	<u>11</u> 2,2	229,24	<u>165</u> 33	3438,60	
4	Електрозварювання стиків кровляних ферм з колон	22-1-6	10м.п. шва	7,2	2,5	52,1	18	375,12	Електроз. 4р-1
5	Розвантаження плит краном з розкладкою в ка-сети масою до 3т	1-5	100т	7,73	<u>5,4</u> 2,7	90,75	<u>41,74</u> 20,87	701,50	Такелажн. 2р-2 Машиніст 6р-1
6	Монтаж плит покриття площею до 20 м ²	4-1-7	1ел	336	<u>1,2</u> 0,3	22,15	<u>403,2</u> 100,8	8450,40	Монтажн. 4р-1,3р-2 2р-1 Машиніст 6р-1
7	Електрозварювання монтажних стиків плит покриття з ферм	22-1-6	10м шва	8,4	2,5	52,1	21	437,64	Електр. 4р-1
8	Зняття монтажних гойдалок та драбин	5-1-2 П.7.9	шт.	96	<u>0,37</u> 0,18	7,27	<u>35,52</u> 17,28	697,92	Монтажн. 4р-2,3р-1
			шт.	96	<u>0,62</u> 0,31	12,19	<u>59,52</u> 29,76	1170,24	

1660,37 35073,75
369,8

Норма часу на 1 елемент ЗБК: $N_q = 1660,37/384 = 4,32$ люд.-год.
 $P = 35073,75/384 = 91,34$ грн.

Таблиця 9 – Калькуляція витрат на монтаж огороження

№ з/п	Назва робіт	Об'єкт по ЕНиР	Об'єм робіт		На одиницю виміру		На весь об'єм		Склад ланки
			Один. виміру	Кільк.	Норма часу люд.год. маш.год	Розцінка грн.	Труд-ть люд.год маш.год	Заплата грн	
1	2	3	4	5	6	7	1	2	3
1	Розвантаження стінових панелей краном з розкладкою в касети масою до 1т масою до 1,5т	1-5	100т	5,58	<u>12</u> 6,1	201,66	<u>66,96</u> 34,04	1125,26	Такелажн. 2р-2 Машиніст 6р-1
				0,08	<u>8,8</u> 4,4	147,88	<u>0,7</u> 0,35	11,83	
2	Установка стінових панелей у	4-1-8	шт.	664	<u>3</u> 0,75	90,75	<u>1992</u> 498	60528,00	Монтажник 5р-1, 4р-1 3р-1, 2р-1

	проектне положення краном, площа панелі до 10 м ² до 15 м ²			6	$\frac{4}{1}$	78,63	$\frac{24}{6}$	471,78	Машиніст 6р-1
3	Електрозварювання стиків стінових панелей з колонами	22-1-6 т.2	10м.п. шва	11,28	2,5	52,1	28,2	587,69	Електрозв. 4р-1
4	Розвантаження фундаментних балок краном з розкладкою в касети масою до 1т	1-5	100т	0,35	$\frac{12}{6,1}$	201,66	$\frac{4,2}{2,14}$	70,55	Такелажн. 2р-2 Машиніст 6р-1
5	Встановлення фундаментних балок до проектного положення масою до 1,5т	4-1-6 т.2	1ел	50	$\frac{1,1}{0,22}$	21,35	$\frac{55}{11}$	1067,50	Монтажник 5р-1, 4р-1 3р-2, 2р-1 Машиніст 6р-1
6	Розвантаження елементів воріт: масою до 1,5т до 6т	E1-5	100т	0,17 0,32	$\frac{8,8}{4,4}$ $\frac{3,8}{1,9}$	147,88 63,86	$\frac{1,5}{0,75}$ $\frac{1,22}{0,61}$	25,14 20,44	Такелажн. 2р-2 Машиніст 6р-1
7	Монтаж з/б елементів воріт	E4-1-6	1 ел.	6 12	$\frac{2,8}{0,56}$ $\frac{1,4}{0,28}$	58,35 27,17	$\frac{16,8}{3,36}$ $\frac{16,8}{3,36}$	350,10 326,04	Монтажник 6р-1, 5р-1 4р-1, 3р-1 2р-1 Машиніст 6р-1
8	Електрозварювання стиків елементів воріт	22-1-6 т.2	10м.п. шва	0,36	2,5	52,1	0,9	18,76	Електрозв. 4р-1

$\frac{2208,28}{559,61}$ 64603,09

Норма часу на 1 елемент: $N_q = 2208,28 / 786 = 2,81$ люд.-год.
 $P = 64603,09 / 786 = 82,19$ грн.

Таблиця 10 – Калькуляція витрат на виконання конструкції стиків огороження

№	ЕНиР	Назва робіт	Обсяг робіт		На одиницю виміру.		На весь обсяг		Склад ланки
			Одиниця виміру	Кількість	Норма часу, люд-год маш-год	Розцінка, грн	Трудоміст люд-год маш-год	З/плата грн	
1	2	3	4	5	6	7	8	9	10
1	4-1-28	Конопатка, зачеканка і розшивка швів між стіновими панелями цементним розчином з підвісної люльки ззовні	10м	558,72	2,7	56,27	1508,54	31439,17	Монтажник

		будівлі з уста-новкою та перемі-щенням підвісної люльки	шва						4р-1
2	4-1-28	По п.1 з внутрішньої частини будівлі з постановкою та переміщенням	10м шва	490,8	1,22	25,42	598,78	12476,14	Монтажник 4р-1

2342,85 48823,70

Норма часу на 10 п.м. шва $N_{\text{ч}} = 2342,85/1170,96 = 2,0$ люд.-год.

$P = 48823,7/1170,96 = 41,7$ грн.

Таблиця 11 – Калькуляція витрат на заливку швів між плитами покриття

№ з/п	Назва робіт	Обґрунтування по ЕНиР	Об'єм робіт		На одиницю виміру		На весь об'єм		Склад ланки
			Одиниці виміру	Кількість	Норма часу люд. год., маш. год.	Розцінка, грн.	Трудоміст. люд. год. маш. год.	Заробітна плата, грн.	
1	2	3	4	5	6	7	8	9	10
1	Приймання бетону з кузова автосамоскиду у баддю	4-1-54	100м ³	0,17	8,2	137,8	1,39	23,43	Бетонник 2р-2
2	Подавання суміші	Е1-19 п.2	м ³	16,64	<u>2,5</u> 1,2	42,01	<u>41,6</u> 19,97	669,05	Різноробочий 1р-1
3	Заливка швів між плитами покриття бетонним розчином	4-1-19	100м шва	21	4	78,63	84	1651,23	Монтажник 4р-1 3р-1

126,99 2343,71
19,97

Норма часу на 100м шва $N_{\text{ч}} = 126,99/21 = 6,05$ люд.-год.

$P = 2343,71/21 = 111,61$ грн.

Обчислення кількості тимчасових адміністративних об'єктів та побутових будівель.

Процес проектування тимчасових будівель передбачає спочатку встановлення підрахунку як робітників, так і персоналу і згодом підготовку комплексної інвентаризації тимчасових споруд, які повинні бути розташовані на території будівельного майданчика.

Розрахункова чисельність складається з робітників, інженерно-технічного персоналу, а також молодшого обслуговуючого персоналу.

Тимчасові будівлі можна поділити на два типи виходячи з джерела фінансування: титульний, який знаходиться на рахунку замовника, і нетитульний, який знаходиться на балансі БМО. Їх також можна класифікувати за функціональним призначенням, таким як виробничі, громадські, складські, сервісні, санітарні та побутові. Додатково тимчасові будівлі можна диференціювати виходячи з їх конструктивних особливостей, де вони можуть бути інвентарними або неінвентарними. Інвентарні будівлі можна додатково розділити на розбірні, контейнерні, мобільні, і конструкції з легких раковин.

Обчислення чисельності працюючих

Графік руху продиктовав, що верхня межа робітників на будівельному майданчику становить 72 особи. З урахуванням понижуючого коефіцієнта 0,85 загальна кількість працівників, присутніх на об'єкті, становить 84 людини. Вкрай важливо забезпечити належну безпеку і персонал МОС присутній для підтримки порядку та безпеки. Було підраховано, що 3 особи будуть потрібні для виконання цієї ролі. Решта робочої сили, що складається з ІТП та працівників, становить 9 осіб. Цей ретельний аналіз розподілу персоналу підкреслює важливість, що надається безпеці та продуктивності будівельного майданчика.

Максимальна кількість робочих за графіком руху — 72 осіб.

Загальна чисельність працюючих на будівництві — $72 : 0,85 = 84$ особи.

Чисельність охорони та МОП — $84 \cdot 0,03 = 3$ особи.

Чисельність ІТП та службовців — $84 - 72 - 3 = 9$ осіб.

В першу зміну працюють $72 \cdot 0,70 = 50$ робітника, ІТП та службовців — $9 \cdot 0,80 = 7$ осіб, охорони та МОП — $3 \cdot 0,80 = 2$ особи.

Усього в першу зміну працює $50 + 9 + 2 = 61$ особа. З них жінок $61 \cdot 0,3 = 18$ осіб;

чоловіків — $61 - 18 = 43$ особи.

Визначення номенклатури адміністративних і санітарно-побутових приміщень, , позначена в таблиці розташованій нижче.

Таблиця 12 – Експлікація адміністративних та санітарних приміщень.

Найменування і призначення приміщень	Кількість працюючих	Норма площі на одного працюючого, м ²	Розрахункова площа, м ²	Розміри в плані за УТС, м	Тип будівлі	Прийнята площа, м ²	Кількість будівель
1	2	3	4	5	6	7	8
Адміністративні приміщення							
Контора виконроба	9	4	36	12×9×3,9	Збірно-розбірна	70,7	1
Кабінет техніки безпеки	84	0,2	16,8	9×2,7×3,8	Контейнерна	25,6	1
Охоронна будка	2	4	8	2×2	Неінвентарна	8	2
Санітарно-побутові приміщення							
Гардеробна з лавами	72	0,6	43,2	12×9×3,9	Збірно-розбірна	70,7	1
Душова з переддушовою	50	0,82	41	9×2,7×3,8	Контейнерна	45,6	2
Умивальна групова	50	0,06	3	Поєднується з гардеробною			
Туалети – чоловічі	43	0,07	3,01	3×2,7×3,9	Контейнерна	8,5	1
– жіночі	18	0,14	2,52	3×2,7×3,9	Контейнерна	8,5	1
Приміщення для просушки спецодягу	50	0,2	10	6×2,7×2,68	Контейнерна	16,2	1
Приміщення для відпочинку працюючих	61	1	61	9×2,7×3,8	Контейнерна	68,4	3
Їдальня на 50 місць	61	1	61	12×9×3,9	Збірно-розбірна	70,7	1
Пункт охорони здоров'я	61	0,05	3,05	3×2,7×3,9	Контейнерна	8,5	1
Приміщення для обігріву працівників	61	0,1	6,1	3×2,7×3,9	Контейнерна	9,2	1
Приміщення для особистої гігієни жінок	18	0,12	2,16	3×2,7×3,9	Контейнерна	8,5	1

5.5 Розрахунок тимчасового водопостачання

Таблиця 13 – Споживачі водопостачання

Споживачі води	Найбільша кількість споживачів (або обсяг робіт) в найбільш завантажену зміну	Питомі витрати води, л	
		Одиниці	Кількість
1	2	3	4
Виробничі потреби:			
Екскаватор	1	маш.-год.	12,5
Бульдозер	1	маш.-доба	450
Кран	1	маш.-доба	550
Автосамоскид	5	маш.-доба	550

Технологічні потреби:			
Оздоблювальні роботи	335,55	м ²	0,75
Улаштування рулонної покрівлі	121,26	м ²	7,5
Санітарно-побутові потреби:			
Господарсько-питні за відсутності каналізації	61	люд. на зміну	12,5
Душ з переддушовою	61	люд. на зміну	25
Їдальня	61	люд. на зміну	12,5

Розрахуємо секундні витрати води за кожним споживачем на виробничі та технологічні потреби, які визначають за формулою:

$$q_{\text{вир, техн}} = \frac{q_1 \cdot n_1 \cdot K_f \cdot K_1}{3600 \cdot t},$$

де q_1 — питома витрата води на виробничі потреби, л на одиницю робіт;

n_1 — число виробничих споживачів (або обсяг робіт) в найбільш завантажену зміну;

K_f — коефіцієнт годинної нерівномірності споживання води (дорівнює 1,5);

K_1 — коефіцієнт на невраховані витрати води (дорівнює 1,2);

t — тривалість роботи, до якої віднесена витрата води.

• Для екскаватора: $12,5 \cdot 1 \cdot 1,5 \cdot 1,2 / (3600 \cdot 1) = 0,00625$ л/с;

для бульдозера: $450 \cdot 1 \cdot 1,5 \cdot 1,2 / (3600 \cdot 24) = 0,0094$ л/с;

для крану: $550 \cdot 1 \cdot 1,5 \cdot 1,2 / (3600 \cdot 24) = 0,011$ л/с;

для автосамоскиду: $550 \cdot 5 \cdot 1,5 \cdot 1,2 / (3600 \cdot 24) = 0,0573$ л/с;

загалом: $q_{\text{вир}} = 0,0839$ л/с.

• Оздоблювальні роботи: $0,75 \cdot 335,55 \cdot 1,5 \cdot 1,2 / (3600 \cdot 8) = 0,0157$ л/с;

улаштування рулонної покрівлі: $7,5 \cdot 121,26 \cdot 1,5 \cdot 1,2 / (3600 \cdot 8) = 0,0568$

л/с;

загалом: $q_{\text{техн}} = 0,0725$ л/с.

6.3 Розрахункові секундні витрати води на санітарно-побутові потреби приймаємо по найбільш завантаженому дню роботи за графіком руху робочих:

$$q_{\text{осн}} = \frac{q_2 \cdot N_1 \cdot k_{2, \text{год}}}{3600 \cdot t} = 12,5 \cdot 61 \cdot 2,7 / (3600 \cdot 8) = 0,0715 \text{ л/с};$$

$$q_{\text{ідал}} = \frac{q_3 \cdot N_1 \cdot k_{2, \text{год}}}{3600 \cdot t} = 12,5 \cdot 61 \cdot 2,7 / (3600 \cdot 8) = 0,0715 \text{ л/с};$$

$$q_{душ} = \frac{q_4 \cdot N_2}{60 \cdot m} = 25 \cdot 25 / (60 \cdot 45) = 0,231 \text{ л/с,}$$

де q_2, q_3, q_4 — питомі витрати води на господарсько-питні потреби та потреби їдальні і душової відповідно, л на одну людину на зміну;

N_1 — кількість працюючих в найбільш завантажену зміну;

$k_{2,год}$ — коефіцієнт годинної нерівномірності споживання води (дорівнює 2,7);

N_2 — кількість працюючих, що приймають душ (40% від працюючих у найбільш завантажену зміну);

m — тривалість роботи душової установки (45 хвилин).

6.4 Витрати води на пожежогасіння приймаємо $q_{пож} = 15$ л/с (при одночасній роботі трьох гідрантів по 5 л/с кожний), оскільки територія будівельного майданчику дорівнює 8,06 га, тобто менша за 10 га.

6.5 Загальні секундні витрати води:

$$q_{заг} = q_{вир} + q_{техн} + q_{госп} + q_{їдал} + q_{душ} + q_{пож} = 15,5329 \text{ л/с.}$$

6.6 Визначаємо діаметр тимчасового водопроводу.

- Загальний:

$$d = 2\sqrt{\frac{q_{заг} \cdot 1000}{\pi \cdot V}} = 2\sqrt{\frac{15,5329 \cdot 1000}{3,14 \cdot 1,8}} = 104,82 \text{ мм}$$

де V — швидкість руху води в трубах, м/с.

Приймаємо труби зального тимчасового водопроводу діаметром 125 мм.

- На виробничі та технологічні потреби:

$$d = 2\sqrt{\frac{(q_{вир} + q_{техн}) \cdot 1000}{\pi \cdot V}} = 2\sqrt{\frac{(0,0839 + 0,0725) \cdot 1000}{3,14 \cdot 1,8}} = 10,52 \text{ мм}$$

Приймаємо труби виробничого та технологічного тимчасового водопроводу діаметром 15 мм.

- На санітарно-побутові потреби:

$$d = 2\sqrt{\frac{(q_{госп} + q_{їдал} + q_{душ}) \cdot 1000}{\pi \cdot V}} = 2\sqrt{\frac{(0,0715 + 0,0715 + 0,231) \cdot 1000}{3,14 \cdot 1,7}} = 16,74 \text{ мм}$$

Приймаємо труби санітарно-побутового водопроводу діаметром 20 мм.

5.6 Розрахунок тимчасового електропостачання

Електроенергію на будівельному майданчику витрачаємо:

1) на виробничі (технологічні) потреби: підігрівання будівельних матеріалів, розморожування мерзлого ґрунту, електропрогрівання бетону і цегляної кладки у зимовий час тощо;

2) на живлення електродвигунів будівельних машин, механізмів та установок;

3) на освітлення: внутрішнє — приміщень; зовнішнє — місць виконання робіт і під'їзних шляхів, території будівництва.

За загальною потребою в електроенергії встановлюємо тип тимчасової трансформаторної підстанції. Необхідну розрахункову потужність трансформаторної підстанції визначаємо для максимального споживання електроенергії одночасно всіма споживачами за формулою :

$$P = \frac{\alpha}{\cos\psi} (\Sigma P_c \cdot K_{1n} + \Sigma P_m \cdot K_{2n} + \Sigma P_{os} \cdot K_{3n} + \Sigma P_{oz} \cdot K_{4n} +),$$

де α — коефіцієнт втрати потужності в мережі в мережах в залежності від їх довжини, ;

P_c — силова потужність машини або установки, кВт,

P_m — потрібна потужність на технологічні потреби, кВт;

P_{os} — потрібна потужність на внутрішнє освітлення приміщень, кВт;

P_{oz} — потрібна потужність на зовнішнє освітлення, кВт;

$K_{1n}, K_{2n}, K_{3n}, K_{4n}$ — коефіцієнти попиту, які залежать від кількості споживачів;

$\cos\psi$ — коефіцієнт потужності, в середньому рівний 0,75.

Таблиця 14 – Потреби електроенергії за споживачами

Споживачі	Одиниця виміру	Кількість	Норма на одиницю потужності, кВт	Загальні витрати P_c , кВт	Коефіцієнт попиту, K_{1n}
1	2	3	4	5	6
1. Монтажний кран КС-7361	шт.	1	70	70,5	0,7
2. Монтажний кран КС-7362	шт.	1	70	70,5	0,7
3. Монтажний кран МКТ-6-45	шт.	1	30	30	0,7
4. Люлька ЛЕ-100-300	шт.	1	1,6	1,6	0,15
5. Електричний фарбопулт СО-61	шт.	1	0,27	0,27	0,15
6. Зварювальний трансформатор ТД-30У2	шт.	2	17,5	35	0,35
7. Вібратор ИБ-47	шт.	2	1,2	2,4	0,15

Таблиця 15 – Електричне освітлення внутрішнє

Споживачі	Загальна площа, м ²	Норма потужності на освітлення 1м ² , Вт	Загальні витрати електроенергії, кВт
1	3	4	5
1. Гардеробна з умивальною	70,7	15	1,061
2. Душова з переддушовою	45,6	15	0,684
3. Приміщення для обігріву працівників	8,5	15	0,128
4. Приміщення для відпочинку працюючих	68,4	15	1,026
5. Туалет чоловічий	8,5	15	0,128
6. Туалет жіночий	8,5	15	0,128
7. Їдальня	70,7	15	1,061
8. Контора виконроба	70,7	15	1,061
9. Охоронна будка на в'їзді	8	15	0,06
10. Кабінет техніки безпеки	25,6	15	0,384
11. Приміщення для особистої гігієни жінок	8,5	15	0,128
12. Приміщення для просушки спецодягу	16,2	15	0,243
13. Пункт охорони здоров'я	8,5	15	0,128
14. Закритий склад	50	3	0,15
Разом			6,37

Таблиця 16 – Електричне освітлення зовнішнє

Споживачі.	Одиниці вимірювання.	Загальна площа, м ² (довжина, м),	Освітлення, лк	Норма потужності на 1м ² площі (на 1 км довжини), Вт	Загальні витрати кВт
1	2	3	4	5	6
Територія будівництва у зоні виконання робіт (площа будгенплану)	м ²	45807	2	0,4	18,33
Площа будівлі (монтажна зона)	м ²	6374	20	3	18,2
Головні проходи та проїзди	км	1,2	3	5	6
Охоронне освітлення	км	1,0	0,5	1,5	1,5
Аварійне освітлення	км	1,0	0,5	1,5	1,5
Разом					55,4

$$P=(1,1/0,75) \cdot ((70 \cdot 0,7 + 70 \cdot 0,7 + 30 \cdot 0,7 + 1,6 \cdot 0,15 + 0,27 \cdot 0,15 + 35 \cdot 0,35 + 2,4 \cdot 0,15) + 6,37 \cdot 0,8 + 55,4) = 282,167 \text{ кВт}$$

Застосовуємо на будівельному майданчику 2 трансформаторні підстанції КТПН-72М-160, загальна потужність якої 320 кВт, з трансформаторами типу ТМ 16016/10 вагою по 1,31 т кожний.

Для прийому та розподілення електроенергії по споживачам на будівельному майданчику приймаємо шафи розподільні серії СП-62 та СПУ-62.

Розрахунок кількості прожекторів на будівельному майданчику виконуємо за формулою:

$$n = \frac{P \cdot E \cdot S}{P_n}$$

де p — питома потужність при освітленні прожекторами ПЗС-45, $p = 0,2 \dots 0,3$ Вт/(м²·лк)

E — освітленість, лк; $E = 2$ лк;

S — площа, яку освітлюють; $S = 45807$ м²;

P_n — потужність лампи прожектора, ПЗС-45 $P_n = 500$ Вт;

$n = 0,2 \cdot 2 \cdot 45807 / 500 = 37$ шт.

Встановлюємо по дві лампи на одній опорі.

Для додаткового освітлення місць монтажу встановлюємо на пересувні освітлювальні щогли прожектори у кількості:

$n = 0,2 \cdot 20 \cdot 6374 / 500 = 50$ шт.

На 8 щоглах встановлюємо по 8 прожекторів.

Таблиця 17 – Розрахунок потреби в тимчасових складах

№ п./п.	Найменування матеріалів, конструкцій і деталей	Одиниця виміру	Час використання в днях	Потреба		Коефіцієнти		Норма запасу в днях	Запас матеріалів, що підлягає зберіганню	Норма зберігання матеріалу на 1 м ² підлоги складу	Розрахункова площа складу, м ²	Коефіцієнти на проходи і проїзди	Загальна розрахункова площа складу, м ²	Прийнята площа складу, м ²	Тип складу
				Загальна на розрахунковий період	Добова	нерівномірності надходження матеріалів	нерівномірності використання матеріалів								
1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15	16
1	Колони	м ³	6,5	298,76	45,96	1,1	1,3	4	262,91	0,80	328,64	1,25	410,8	416,5 (24,5×17)	відкр.
2	Підкранові балки	м ³	3,5	185,2	52,91	1,1	1,3	2	151,33	0,50	302,67	1,2	363,2	367,2 (24,5×15)	відкр.
3	Кроквяні ферми та балки	м ³	8,5	81,58	9,6	1,1	1,3	2	27,45	0,07	392,13	1,2	470,56	735 (24,5×30)	відкр.
4	Плити покриття	м ³	8,5	317,44	37,35	1,1	1,3	3	160,21	0,50	320,43	1,2	384,51		відкр.
5	Стінові панелі, фундаментні балки, елементи воріт	м ³	22,5	1504,94	66,89	1,1	1,3	5	478,24	1,00	478,24	1,2	573,88	575,75 (24,5×23,5)	відкр.
6	Електроди, діаметр 6 мм, марка Э42	т	37,5	0,69622	0,019	1,1	1,3	5	0,13	0,50	0,26	1,2	0,32	6×5	закр.
7	Монтажні вироби масою до 50 кг	т	37,5	7,1104	0,19	1,1	1,3	5	1,36	0,70	1,94	1,2	2,32		закр.
8	Дріт сталевий і цвяхи	т	22,5	0,03516	0,002	1,1	1,3	5	0,017	2,50	0,007	1,2	0,008		закр.
9	Мастильні матеріли	т	22,5	0,01	0,0016	1,1	1,3	3	0,011	0,60	0,019	1,2	0,022		закр.
10	Рогожа	м ²	8,5	114,304	13,44	1,1	1,3	3	57,69	2,5	23,06	1,2	27,68		закр.
11	Металопрокат	т	37,5	0,24358	0,006	1,1	1,3	5	0,046	1,50	0,03	1,2	0,04	10×5	навіс
12	Дошки обрізні із хвойних порід	м ³	15	0,98056	0,065	1,1	1,3	5	0,46	1,25	0,37	1,2	0,44		навіс
13	Руберойд підкладочний з пиловидною підсіпкою РПП-300Б	м ²	8,5	121,971	14,35	1,1	1,3	5	102,6	2,50	41,04	1,2	49,25		навіс
14	Щити опалубки, ширина 300-750 мм, товщина 25 мм	м ²	22,5	2,652	0,118	1,1	1,3	5	0,842	20,00	0,042	1,2	0,05		навіс

5.7 Опис будівельного генерального плану

Будівельний генеральний план розроблено для стадії монтажних робіт. На БГП наносимо контури будівлі з зазначенням монтажною зони будівлі та робочої і небезпечної зони роботи крана. Монтажна зона, де можливе падіння вантажу при встановленні та закріпленні елементів, охоплює територію на відстані до 19,7 м від контуру будівлі (дана зона визначена для монтажу верхньої стінової панелі). На БГП її позначаємо штриховою лінією, а на місцевості — попереджувальними написами і знаками. Робота крана на монтажі конструкцій в монтажній зоні ведеться за нарядом-допуском. Робоча зона кожного крана окреслюється радіусом максимального робочого вильоту стріли; позначаємо її на окремих характерних стоянках кожного з кранів. Небезпечна зона — це простір, де можливе падіння вантажу при його переміщенні з урахуванням вірогідного розсіювання при падінні. Межу цієї зони визначаємо відстанню по горизонталі від стоянки крану за формулою:

$$R_{нз} = R_{max} + 0,5l_{max} + l_{без},$$

де R_{max} — максимальний робочий виліт стріли крану; $0,5l_{max}$ — половина довжини найбільшого переміщуваного вантажу; $l_{без}$ — додаткова відстань для безпечної роботи, що дорівнює при висоті підйому вантажу $h \leq 10$ м — $0,3h + 1$ м, а при більшій висоті — монтажній зоні.

Для внутрішньомайданчикових доріг використовуємо тимчасові дороги, які зводяться у підготовчий період. Внутрішньомайданчикові дороги можуть бути односторонніми (шириною 3,5 м) та двосторонніми (шириною 6 м). Радіус закруглення доріг на поворотах 8...12 м (з урахуванням необхідності проїзду великорозмірних тягачів — 18 ... 30 м). Відстань між дорогами та складом проектуємо не меншою за 0,5 м, а між дорогою та огороженням — не менше 1,5 м. В даному курсовому проекті тимчасові дороги по периметру будівлі влаштовані з дорожніх бетонних плит, інші — підсіпні. В місцях роботи кранів та в інших небезпечних зонах встановлюємо знаки, які попереджують про небезпеку та обмежують швидкість. Розкладку конструкцій та матеріалів виконуємо на тимчасових майданчиках складування.

Тимчасові адміністративно-побутові будівлі розміщуємо поза межами небезпечної зони, біля в'їзду на будівельний майданчик, скомпоновані у вигляді побутового містечка. Відстань між зблокованими будівлями повинна бути не менша за 1,5 м. Відстань між групами зблокованих будівель повинна перевищувати 10 м. Відстань від дороги — не менше 1,5 м.

Тимчасові електромережі зображенні схематично: вказані трансформаторні підстанції, розподільні шафи. Радіус обслуговування однієї розподільчої шафи 25 м. На будівельному майданчику розміщені кабельні освітлювальні і силові мережі електропостачання. В будівництві використовуємо струм 380 В для роботи електродвигунів і технологічних потреб та 220 В для освітлення. Кабельні мережі прокладаємо на глибині 0,8 м.

Тимчасове водозабезпечення влаштовуємо по кільцевій схемі. Пожежні гідранти встановлюємо на відстані не більше 100 м між собою, не більше 1,5 м від дороги, не ближче 5 м від будівлі. Фонтанчики для питних потреб встановлюються на відстані до 75 м від робочих місць та в побутовому містечку.

5.8 Техніко-економічні показники будгенплану

У процесі складання будгенплану ми конкретизуємо кілька техніко-економічних параметрів, які відіграють важливу роль у визначенні доцільності реалізації проекту.

Коеф. забудови:

$$K_3 = F_2 / F_1 = 6374 / 45807 = 0,14$$

де F_1 — загальна площа території за генеральним планом, м²;

F_2 — площа забудови об'єктів, що будуються, м².

Коефіцієнт використання площі території визначають за формулою:

$$K_{вик} = (F_2 + F_{м.б.}) / F_1 = (6374 + (612 + 5340)) / 6374 = 0,3$$

де $F_{м.б.}$ — площа, що зайнята тимчасовими будівлями і спорудами, залізницями й автодорогами.

Довжина тимчасових доріг дорівнює 890 м; довжина тимчасових мереж водопостачання — 780 м; довжина тимчасових мереж електропостачання — 1 577 м.

РОЗДІЛ 6
ОХОРОНИ ПРАЦІ ТА БЕЗПЕКИ
ЖИТТЄДІЯЛЬНОСТІ

					<i>КНУ.БР.192.24.95с.05 ОПБЖ</i>			
		<i>Прізвище</i>	<i>Підпис</i>	<i>Дата</i>				
<i>Керівник</i>	<i>Тімченко</i>				<i>Проектування цеху комплектуючих деталей</i>	<i>Стадія</i>	<i>Аркуш</i>	<i>Аркушів</i>
<i>Консульт.</i>	<i>Тімченко</i>					<i>БР</i>		
<i>Бакалавр</i>	<i>Український</i>					<i>ЗБІ-21ск</i>		
<i>Зав. каф.</i>	<i>Валовой</i>							

6.1 Заходи з техніки безпека при веденні монтажних робіт.

Елементи конструкцій, що монтуються, під час переміщення повинні утримуватися від розтягування і обертання гнучкими розтяжками. Встановленні в проектне положення елементи повинні бути закріплені так, щоб забезпечити їх геометричну незмінність і стійкість. Розтяжки для тимчасового закріплення конструкцій, що монтуються, необхідно прикріпити до надійних опор. Розтяжки необхідно розташовувати за межами габаритів руху транспорту і будівельних машин.

Навісні драбини та інші необхідні для монтажу пристосування слід встановлювати і закріпляти на конструкціях, що монтуються, до їх підйому. Навісні драбини висотою більше 5 м повинні бути обладнані пристроями для закріплення фала запобіжного поясу (канатами з уловлювачами тощо), огорожені металевими дугами і закріплені на конструкціях. При монтажі монтажники повинні знаходитися на підмостях чи на раніше закріпленій конструкції.

До початку виконання монтажних робіт необхідно визначити порядок обміну умовними сигналами між особою (для того, хто керує монтажем та машиністом крана). Усі сигнали подаються лише однією особою (бригадиром монтажної бригади, ланковим, такелажником- стропальником). Лише сигнал «Стоп» може подати будь-який робітник, який помітив небезпеку.

Якщо конструкція, що монтується, знаходиться за межами поля зору машиніста крана, між ним та монтажниками повинен бути забезпечений надійний зв'язок. Якщо такої можливості немає, призначаються проміжні сигнальні знаки з числа стропальників (такелажників).

Під час перерви у роботі залишати підняті елементи конструкцій і обладнання на гаку крана заборонено.

Роботи з переміщення і установа конструкцій, що мають велику парусність, необхідно зупинити за швидкості вітру 10 м/с і більше.

До самостійного виконання верхолазних робіт допускаються особи не молодше 18 років, які пройшли навчання та перевірку знань з охорони праці, медичний огляд та визнані придатними до виконання даного виду робіт, мають

стаж верхолазних робіт не менше одного року і тарифний розряд не нижче 3-го. Робітники, що допускаються вперше до верхолазних робіт, протягом одного року повинні працювати під безпосереднім наглядом досвідчених робітників, призначених наказом керівника організації.

Фарбування й антикорозійний захист конструкцій і устаткування у випадках, коли це виконується на будівельному майданчику, необхідно робити до піднімання конструкцій на проектну позначку. Після піднімання зазначених конструкцій фарбування чи здійснення антикорозійного захисту допускається виконувати тільки в місцях стиків і з'єднань конструкцій.

6.2 Заходи з техніки безпеки при веденні електрозварювання.

До виконання електрозварювальних робіт допускаються особи не молодше 18 років, які пройшли медичний огляд, спеціальну підготовку і перевірку теоретичних знань та практичних навичок із конкретних способів зварювання і визначених видів зварювальних робіт, склали екзамен атестаційній комісії та мають відповідне посвідчення. Електрозварники повинні мати групу з електробезпеки не нижче II.

До виконання електрозварювальних та газополуменевих робіт на висоті 5 м і більше допускаються зварювальники, які пройшли спеціальний медичний огляд, мають стаж верхолазних робіт не менше одного року, розряд зварювальника не нижче III.

Металеві частини електрозварювального оснащення мають знаходитися без напруги, а також повинні бути заземлені зварні вироби.

6.3 Техніка безпеки при переміщенні вантажів та їх розміщенні на складах.

При виконанні вантажно-розвантажувальних робіт не допускається стропування вантажу, який знаходиться в нестійкому положенні. Перед завантаженням, розвантаженням панелей, блоків та інших залізобетонних конструкцій монтажні петлі повинні бути оглянуті і очищені від бетону. Перед початком робіт слід підібрати вантажозахватні пристосування відповідно до ваги

і характеру вантажу, що піднімається. Стропи повинні бути підібрані з врахуванням числа гілок такої довжини, щоб кут між двома гілками був не більше 90°, та відповідати вантажопідйомності конструкції, що підіймають. Перед підйманням вантажу стріловими самохідними кранами перевірити за вказівником вантажопідйомність, а також встановлений машиністом виліт стріли на відповідність вазі вантажу, що піднімається.

Укладка вантажу виконується рівномірно без порушення встановлених для складування габаритів, без загромождження проходів і під'їздів. Матеріали (конструкції) необхідно розміщувати на вирівняних майданчиках та вживати заходів, що запобігають самовільному зсуву, осіданню, опаданню і розкочуванню. Майданчики для складування повинні мати стоки поверхневих вод. Забороняється здійснювати складування матеріалів, виробів на насипних неуцільнених ґрунтах. Складувати конструкції та матеріали на будівельному майданчику і робочих місцях необхідно так:

- стінові панелі — у касети чи піраміди;
- плити перекриття — у штабелі висотою не більше ніж 2,5 м на підкладках із прокладками;
- колони та підкранові балки — у штабелі висотою до 2,0 м на підкладках із прокладками;
- кроквяні та підкроквяні ферми — на металеві кондуктори;
- дрібносортний метал — у стелаж висотою не більше ніж 1,5 м.

У разі розміщення автомобілів на вантажно-розвантажувальних майданчиках відстань між автомобілями, що стоять один за одним, має бути не менше ніж 1,0 м, а між автомобілями, що стоять поряд, не менше ніж 1,5 м.

У разі, якщо вантажний автомобіль знаходиться біля будівлі (споруди), відстань між ним і заднім бортом автомобіля або граничною межею вантажу повинна бути не менше ніж 0,5 м. Відстань між автомобілем і штабелем вантажу повинна бути не менше ніж 1,0 м.

6.4 Заходи безпеки при виконанні робіт на будмайданчику.

Внутрішні автомобільні шляхи на будівельних майданчиках повинні бути

обладнані відповідними дорожніми знаками, що регламентують порядок руху транспортних засобів і будівельних машин відповідно до Правил дорожнього руху України. Швидкість руху автотранспорту поблизу місць виконання робіт не може перевищувати 10 км/год на прямих ділянках і 5 км/год - на поворотах.

Будівельні майданчики, ділянки робіт і робочі місця, проїзди та підходи до них у темний час доби, а також закриті приміщення повинні бути освітлені, не засліплюючи працюючих. Обладнання систем освітлення конструктивно не повинно створювати ризик ураження електрострумом. Виконання робіт у місцях, рівень освітленості яких не відповідає вимогам, не допускається.

Список використаних джерел

1. Планування і забудова територій: ДБН Б.2.2-12:2019. – К.: Мінрегіонбуд України, 2019. – 183 с.
2. Склад, порядок розроблення, погодження та затвердження проектної документації для будівництва: ДБН А.2.2-3-2014. – К.: Мінрегіонбуд України, 2014. – 36 с.
3. Будівельна кліматологія: ДСТУ-Н Б В.1.1-27:2010. – К.: Мінрегіонбуд України, 2011. – 127 с.
4. Охорона праці і промислова безпека у будівництві. Основні положення: ДБН А.3.2-2-2009. – К.: Міністерство регіонального розвитку та будівництва України, 2012. – 14 с.
5. Гетун Г.В. Основи проектування промислових будівель: навч. посіб. – К.: Кондор, 2009. – 210 с.
6. Методичні вказівки до виконання курсового та дипломного проектування з дисципліни «Архітектура будівель і споруд» для студентів спеціальності 192 «Будівництво та цивільна інженерія» всіх форм навчання / Д.А. Крішко. – Кривий Ріг. – КНУ, 2020. – 32 с.
7. Шерешевский И.А. Конструирование промышленных зданий и сооружений. // И.А. Шерешевский. – М.: «Архитектура-С», 2005. – 168 с.
8. Трепененков Р.И. Альбом чертежей конструкций и деталей промышленных зданий: учебное пособие / Р.И. Трепененков. – М.: ЭКОЛИТ, 2012. – 288 с.
9. Дятков С.В. Архитектура промышленных зданий. Учебное пособие для строительных вузов. // С.В. Дятков – М.: Высш. шк., 1976. – 464 с.
10. Шубин Л.Ф. Архитектура гражданских и промышленных зданий. В 5 т. Учеб. для вузов. Том 5. Промышленные здания / Л. Ф. Шубин. – М.: Стройиздат, 3-е изд., перераб. и доп. – 1986. – Т. 5. – 335 с.
11. Будинки і споруди. Будівлі підприємств. Параметри. ДСТУ Б В.2.2-29:2011 – К.: Мінрегіонбуд України, 2011. – 16 с.
12. Пожежна безпека об'єктів будівництва Загальні вимоги: ДБН В.1.1-7:2016. – К.: Міністерство регіонального розвитку, будівництва та житлово-

комунального господарства України, 2017. – 39 с.

13. ДБН В.1.2-2:2006 Система забезпечення надійності та безпеки будівельних об'єктів. Навантаження і впливи. – К.: Мінбуд України, 2006 – 75 с.

14. ДБН В.2.6-98:2009 Конструкції будинків і споруд. Бетонні та залізобетонні конструкції. Основні положення. – К.: Міністерство регіонального розвитку та будівництва України, 2011. – 75 с.

15. Практичний розрахунок елементів залізобетонних конструкцій за ДБН В.2.6-98:2009 у порівнянні з розрахунками за СНиП 2.03.01-84* і EN 1992-1-1 (Eurocode 2) / В.М. Бабаєв, А.М. Бамбура, О.М. Пустовойтова та ін. ; за заг. ред. В.С. Шмуклера. – Харків : Золоті сторінки, 2015. – 208 с.

16. Залізобетонні конструкції: будівлі, споруди та їх частини : Підручник / А.М. Павліков – Полтава, ПолтНТУ, 2017. – 284 с.

17. ДСТУ 3760:2019 Прокат арматурний для залізобетонних конструкцій. Загальні технічні умови. – К.: ДП «УкрНДНЦ», 2019. – 21 с.

18. ДСТУ Б В.2.7-214:2009 Будівельні матеріали. Бетони. Методи визначення міцності за контрольними зразками. – К.: Мінрегіонбуд України, 2010. – 43 с.

19. ДСТУ Б В.2.7-220:2009. Будівельні матеріали. Бетони. Визначення міцності механічними методами неруйнівного контролю. – К.: Мінрегіонбуд України, 2010. – 27 с.

20. ДСТУ Б В.1.2-3:2006 Прогини і переміщення. Вимоги проектування. – К.: Мінбуд України, 2006 – 15 с.

21. Конспект лекцій з курсу «Залізобетонні та кам'яні конструкції» для студентів спеціальності 192 «Будівництво та цивільна інженерія» всіх форм навчання / В.І. Астахов, О.А. Паливода. – Кривий Ріг. – КНУ, 2019. – 204 с.

22. Методичні вказівки до виконання курсового проекту №2 «Залізобетонні конструкції одноповерхової виробничої будівлі» з курсу «Залізобетонні та кам'яні конструкції» для студентів спеціальності 192 «Будівництво та цивільна інженерія» всіх форм навчання / Є.В. Люльченко. – Кривий Ріг: КНУ, 2019. – 16 с.

23. ДБН А.3.1.-5-2009. Організація будівельного виробництва. – К.: Мінрегіонбуд України, 2011. – 67 с.

24. ДБН Д.2.7-2000. Ресурсні кошторисні норми експлуатації будівельних машин та механізмів. – К.: Мінрегіонбуд України, 2001. – 104 с.
25. ДБН А.3.2-2-2009. Охорона праці і промислова безпека у будівництві. Основні положення. – К.: Мінрегіонбуд України, 2012. – 94 с.
26. Дикман Л.Г. Организация строительного производства. Учебник для строительных вузов. – М.: Издательство Ассоциации строительных вузов, 2006. – 608 с.
27. Хамзин С.К., Карасев А.К. Технология строительного производства: Учеб. пособие для строит. спец. вузов. – М.: ООО «БАСТЕТ», 2006. – 216 с.
28. Барч И.З. Строительные краны. Справочное пособие. Изд. 2-ое, перераб. и доп. – К.: «Будівельник», 1974. – 336 с.: ил.
29. Технологія будівельного виробництва; Підручник./ В.К.Черненко, М.Г. Єрмоленко, Г.М. Батура та ін.; за ред. В.К. Чернетка, М.Г. Єрмоленка.– К.: Вища школа, 2002. – 430 с.
30. Технология строительного производства / О.О. Литвинов, Ю.М.Беляков – К.: Вища школа, 1985. – 479 с.
31. Методичні вказівки до курсового, дипломного проектування та самостійної роботи з дисципліни «Організація і планування будівельного виробництва» з теми «Складання календарних планів будівництва одноповерхової промислової будівлі» для студентів напряму підготовки «Будівництво» всіх форм навчання / В.В. Рогозін. — Кривий Ріг: КНУ, 2012. – 64 с.