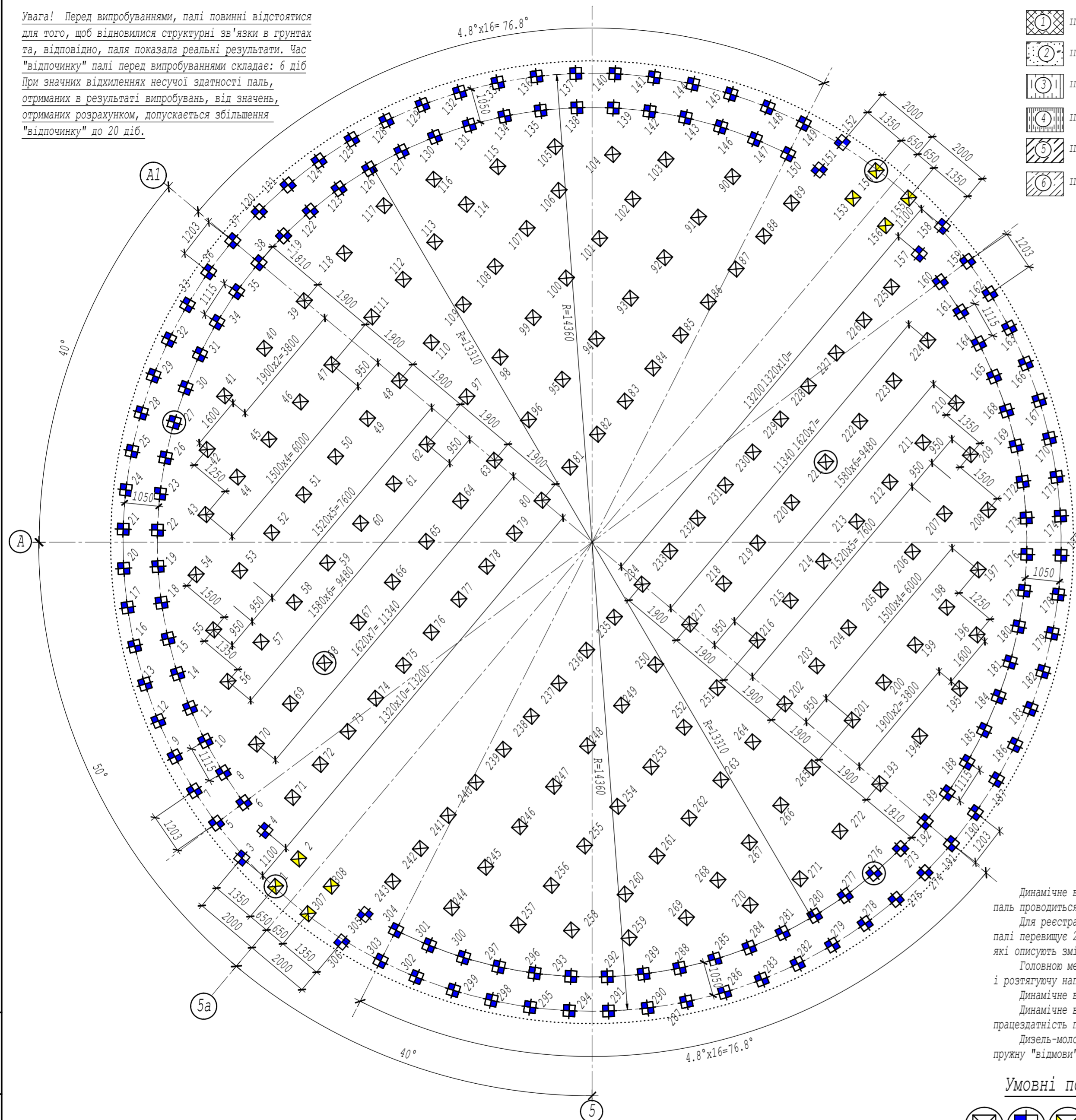


Схема розташування палевого поля фундаменту ФМ-1

Увага! Перед випробуваннями, палі повинні відстоятися для того, щоб відновилися структурні зв'язки в ґрунтах та, відповідно, палі показала реальні результати. Час "відпочинку" палі перед випробуваннями складає: 6 діб. При значних відхиленнях несучої здатності палі, отриманих в результаті випробувань, від значень, отриманих розрахунком, допускається збільшення "відпочинку" до 20 діб.



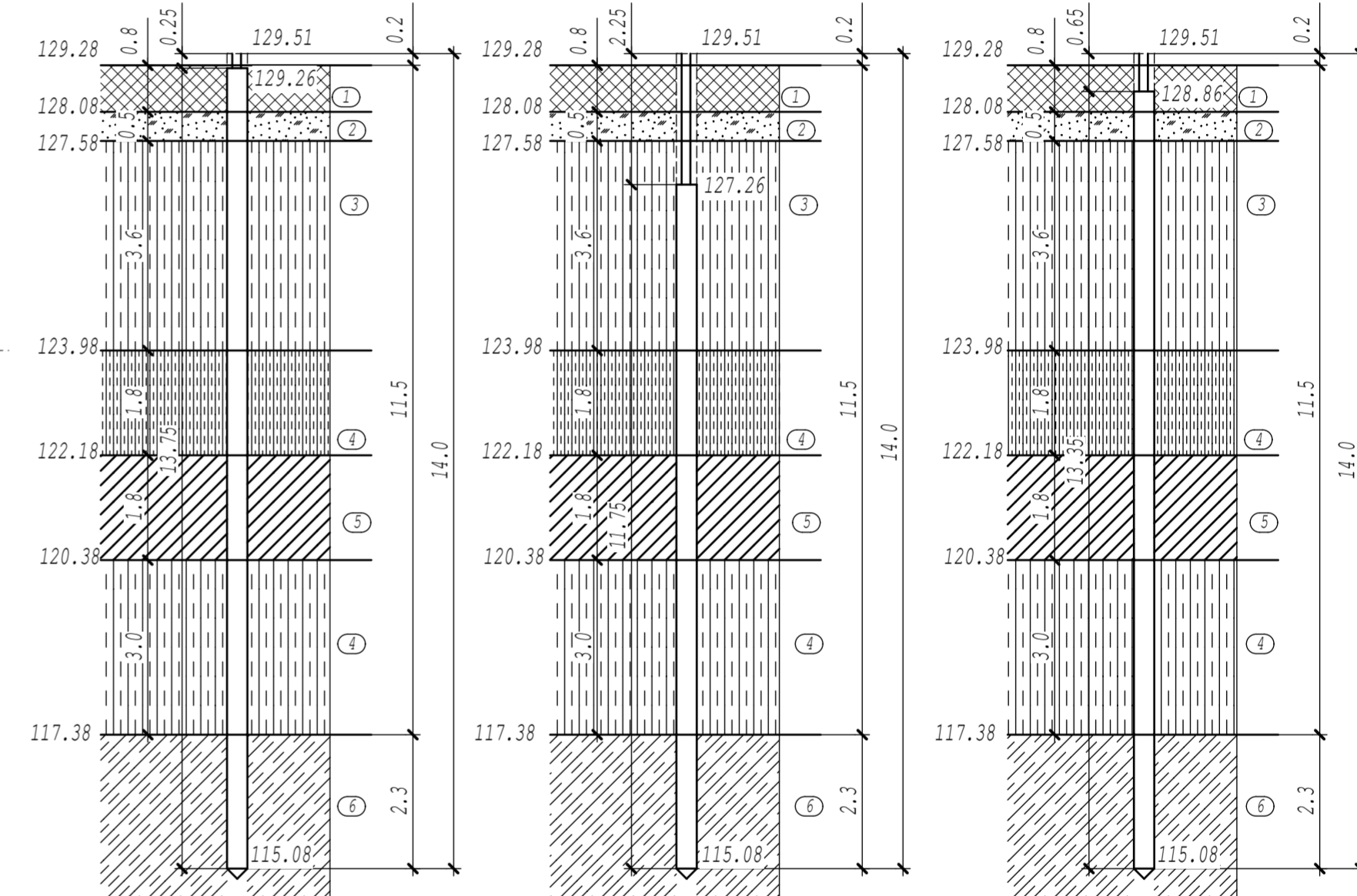
Умовні позначення ґрунтів

- 1 ІГЕ1 - Ґурто-рослинний шар
- 2 ІГЕ2 - Супісок лесовидний, деґралований
- 3 ІГЕ3 - Супісок лесовидний
- 4 ІГЕ4 - Супілинок лесовидний
- 5 ІГЕ5 - Супілинок піщуватий
- 6 ІГЕ6 - Супілинок моренний

Специфікація палі

Поз.	Обозначення	Наименование	Кол.	Масса ед, кг	Примечание
П-1		Палі П-1			
	Серія 1.011.1-10 вип.1	С 140.35-9	160	4330	
П-2		Палі П-2			
	Серія 1.011.1-10 вип.1	С 140.35-9	8	4330	
П-3		Палі П-3			
	Серія 1.011.1-10 вип.1	С 140.35-9	140	4330	

Геологічний розріз палі П-1 Геологічний розріз палі П-2 Геологічний розріз палі П-3



Вказівки по проведенню випробувань

Динамічне випробування палі проводиться для оцінки несучої здатності палі, з використанням осцилографічного аналізатора забивання. Динамічне випробування палі проводиться для будь-якого типу глибокого фундаменту. Для реєстрації осідань палі до 2 мм/удар використовується отказомер і універсальний вимірвальний прилад Гейгера. Похибка вимірів - ± 0,1 мм. Якщо осідання палі перевищує 2 мм/удар, то воно визначається по нівеліру. Похибка вимірів - ± 0,5 мм. Під час проведення динамічного випробування палі складаються графіки, які описують зміни стану палі залежно від прикладених до неї навантажень. Це дає можливість визначити наявність дефектів, і їх розміри, якщо такі присутні. Головною метою динамічного випробування палі є оцінка наступних вимірів: несуча здатність, ефективність молота і напрута палі. Вся інформація про стискувочу і розтягуючу напрута в палі фіксується спеціальною комп'ютерною програмою для подальшого аналізу. Динамічне випробування палі має декілька переваг перед випробуванням палі статичним навантаженням. Динамічне випробування палі мобільніше, не вимагає високих витрат, застосовується до будь-яких видів палі незалежно від їх несучої здатності, не ушкоджує прецедентність палі, а також динамічне випробування палі гарантує здобуття найбільш точної інформації про несучу здатність палі. Дизель-молот, без подачі палива залогами із 3-х та 5-ти ударів "вхолосту" скидається з висоти скидання - 1,8 метра. Далі лаборант заміряє залишкову та пружну "відмови" палі окремо від трьох і п'яти ударів за допомогою спеціального приладу.

Умовні позначення

- ☒ - палі, які підлягають випробуванню (всього бшт.)
- ☒ Палі П-1
- ☒ Палі П-2
- ☒ Палі П-3

- Палеві фундаменти запроєктовані у відповідності з геологічними вишукуваннями, виконаними ПП "Геобудсервіс" в липні 2011 року. Кінець палі заглибити на 1.7м в суглинок моренний шару ІГЕ-6 з такими характеристиками: φII=20°, ρII=1,97 г/см³, CII=27 кПа, E=20 МПа.
- За умовну відмітку 0.000 прийнята відмітка верку фундаментів силосів зберігання зерна СМВА.275.20.В12, що відповідає абсолютній відмітці 130.01 по генплану.
- Палі - забивні, які занурюються в ґрунт методом статичного вдавлювання, перетином 350x350 мм, довжиною 14м.
- Відмітка низу палі 115.51.
- Відмітка оголовка палі: П-1 - 129.26; П-2 - 127.26, П-3 - 128.86.
- Допустиме навантаження на одну палю - 54.0 тс.
- Зворотню засипку фундаменту виконувати піском або негумусованими ґрунтами шарами товщиною 200-300 мм з ретельним ущільненням до щільності ρII=1.6 г/см³ до відмітки 47,85.
- Забороняється в якості зворотної засипки використовувати ґрунти з гумусовими або неоднорідними вклученнями та будівельне сміття.
- Остаточні креслення палевого поля, довжина, кількість та максимальне допустиме навантаження на кожну палю уточнюються після проведення польових випробувань несучої здатності палі видаються в об'ємі стадії "Р" проектної документації.
- Для виконання польових випробувань палі статичним навантаженням необхідно випробувати не менше ніж дві палі для кожного фундаменту, а для виконання польових випробувань палі динамічним навантаженням необхідно випробувати не менше ніж шість палі для кожного фундаменту.

1322-БЗКГ-КБ					
Нове будівництво зерносковища на Яготинському відділку ТОВ «Барішівська зернова компанія» за адресою: 07700, Київська область, м. Яготин, вул. Котовського, 35					
Зм.	Кіл.	Арк.	№ док.	Підпис	Дата
ГІП					
Гол. констр.					
Н. констр.					
Перевірів					
Розробив					
Силос зберігання зерна СМВА.275.20.В12 (Друга черга будівництва)				Стадія	Аркуш
				Р	3
Схема розташування палевого поля фундаменту ФМ-2. Геологічні розрізи				ТОВ "АктивПроект" 2014 р.	

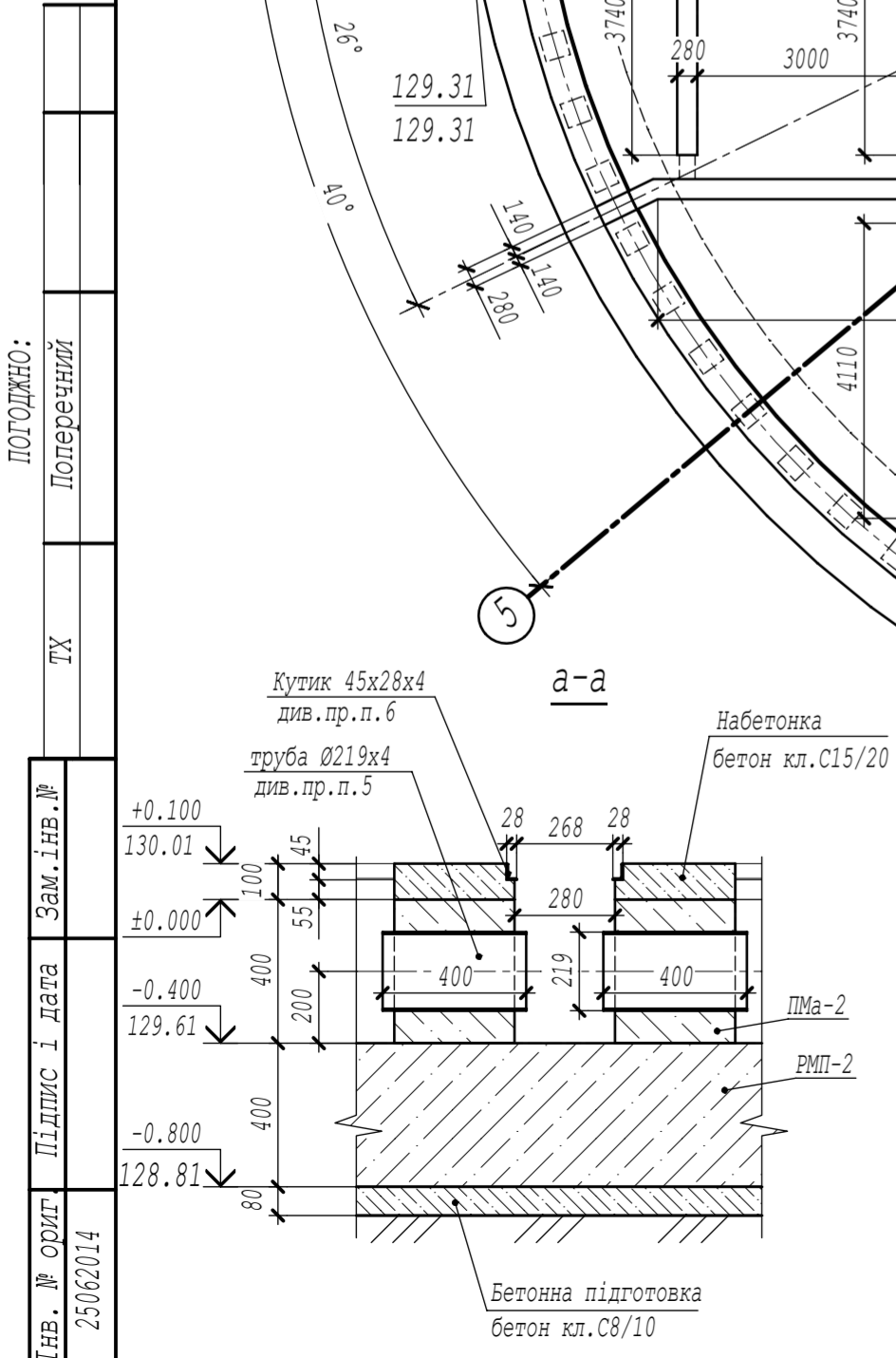
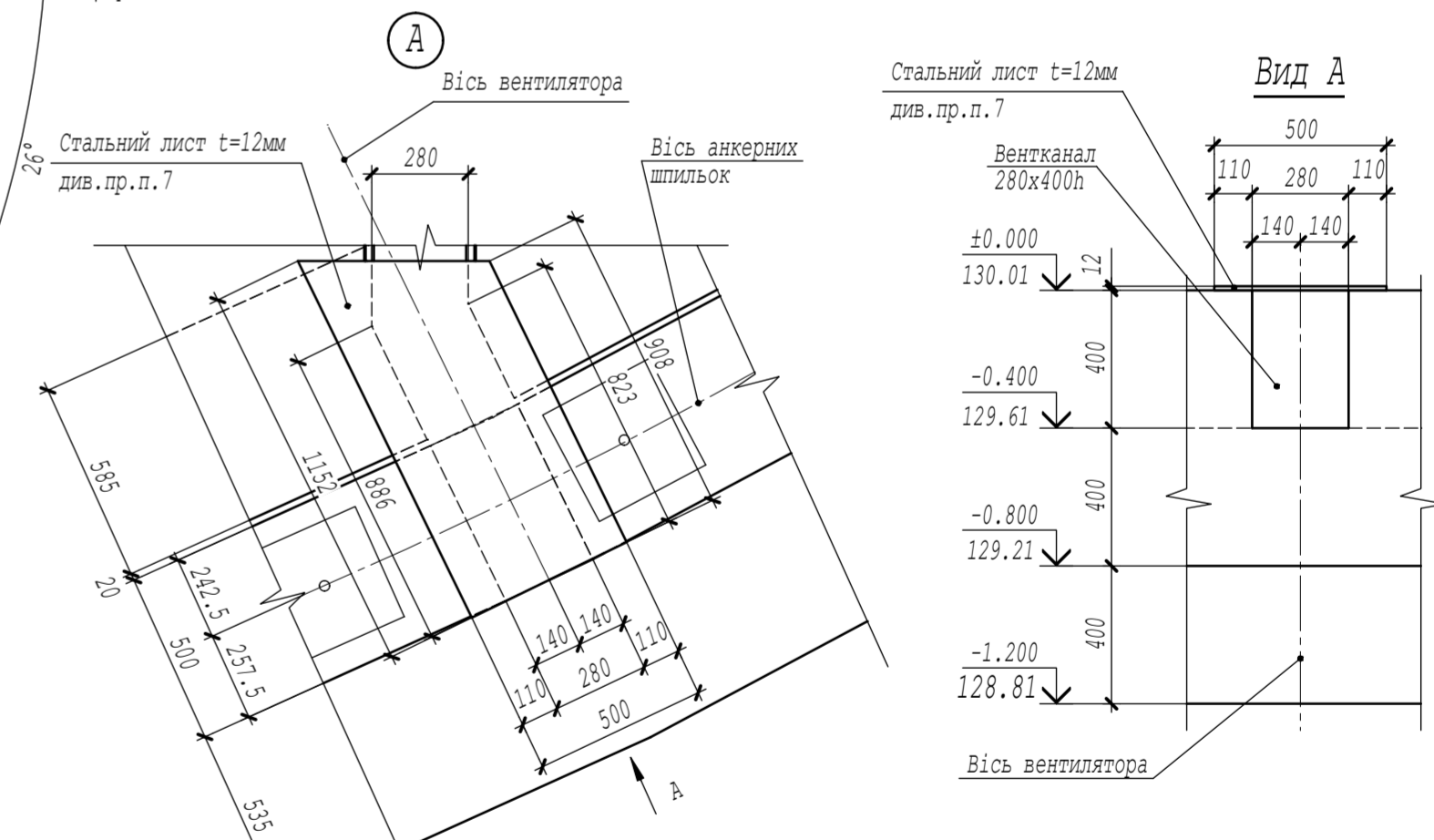
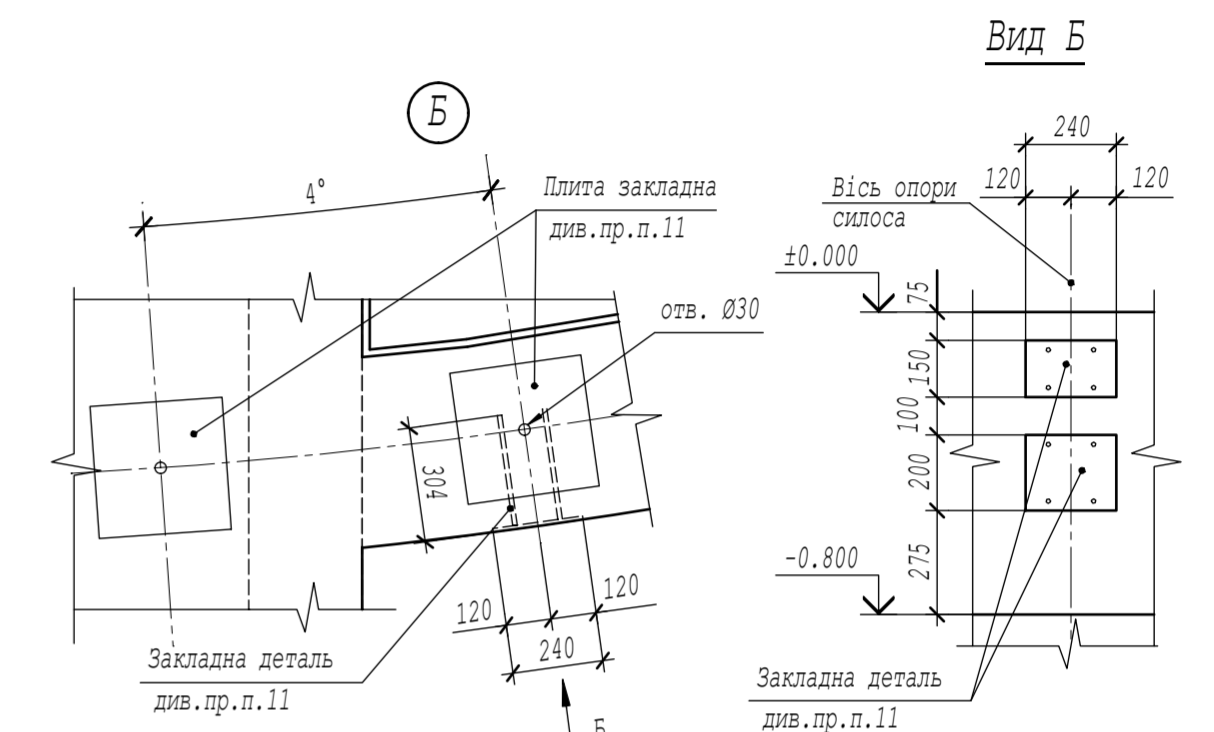
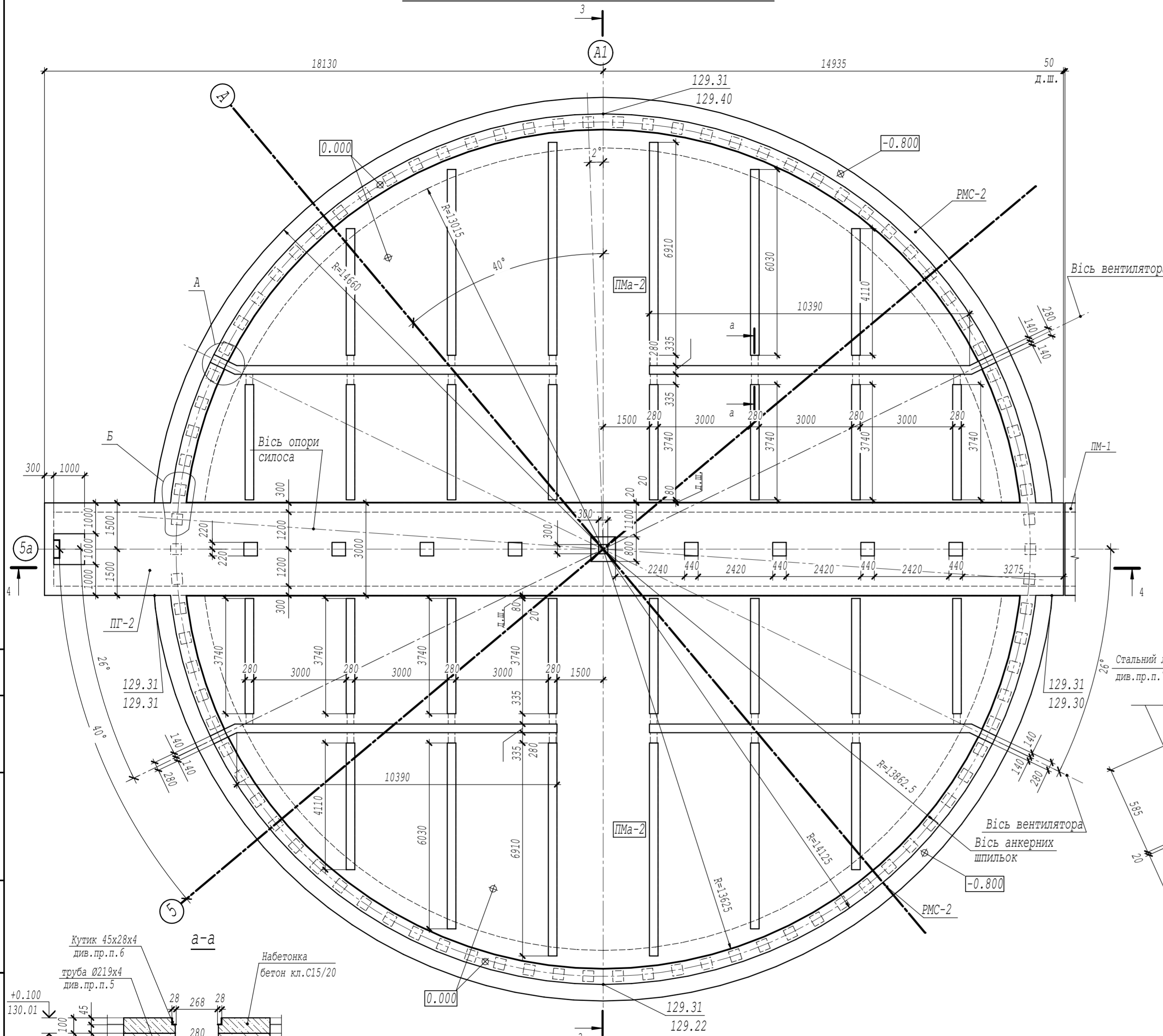


АктивПроект

Схема розташування монолітного фундаменту ФМ-1

Специфікація елементів фундаменту ФМ-1

Поз.	Обозначение	Наименование	Кол.	Масса ед, кг	Примечание
РМС-1	КБ-10	Ростверк монолітний стрічковий РМС-1	2		
РМП-1	КБ-11	Ростверк монолітний плитний РМП-1	2		
ПГ-1	КБ-7...КБ-9	Підземна галерея ПГ-1	1		
ПМа-1	Даний аркуш, КБ-6	Плита монолітна аєдннша ПМа-1	2		



1. За умовну відмітку 0.000 прийнята відмітка верху фундаментів силосів зберігання зерна СМВА.275.20.В12, що відповідає абсолютній відмітці 130.01 по генплану.
2. Зворотню засипку фундаменту виконувати піском або негумусованими ґрунтами шарами товщиною 200-300 мм з ретельним ущільненням до щільності  $\rho_{II}=1.6 \text{ г/см}^3$ . Забороняється в якості зворотньої засипки використовувати ґрунти з гумусовими або неоднорідними вклученнями та будівельне сміття.
3. Даний аркуш дивитись разом з аркушами КБ-3, КБ-5...КБ-13.
4. Вертикальну гідроізоляцію виконати обмазкою бітумом за два рази.
5. Вентканалі з'єднуються між собою за допомогою металевих труб  $\varnothing 219 \times 4 \text{ л}=400 \text{ мм}$ , які входять в комплект поставки силосу (дивитись перетин а-а).
6. Кутик обрешітника  $45 \times 28 \times 4$  влаштовується та закріплюється навколо вентканалів (кутик входить в комплект поставки силосу, дивитись перетин а-а).
7. Венканалі перекрити листом товщиною 12мм. Розміри листа визначити по місцю (вузол А).
8. Піщану основу виконати із піску середньої крупності з доведенням до щільності  $\rho_{II}=1.6 \text{ г/см}^3$ .
9. Деформаційні ши між фундаментами заповнити екструдованим пінополістиролом та виконати їх герметизацію шляхом заповнення їх герметиком.
10. Навколо фундаментів під силоси необхідно виконати бетонне або асфальтобетонне вимощення шириною 1м.
11. Закладні плити для опор силоса та закладні деталі для монтажних підйомників входять в комплект поставки силосу. Закладні деталі для монтажних підйомників необхідно встановити в 30 місяцях навпроти опор силоса.

Зм.	Кіл.	Док.	№ док.	Підпис	Дата	1322-БЗКГ-КБ	Стадія	Аркуш	Аркушів
						Нове будівництво зернохосвища на Яготинському відділку ТОВ «Баршівська зернова компанія» за адресою: 07700, Київська область, м. Яготин, вул. Котовського, 35	Р	4	
ГІП						Силос зберігання зерна СМВА.275.20.В12 (Друга черга будівництва)			
Тол. констр.									
Н. констр.						Схема розташування фундаменту ФМ-1. Вузли А,Б. Перетин а-а			
Перевірів									
Розробив									

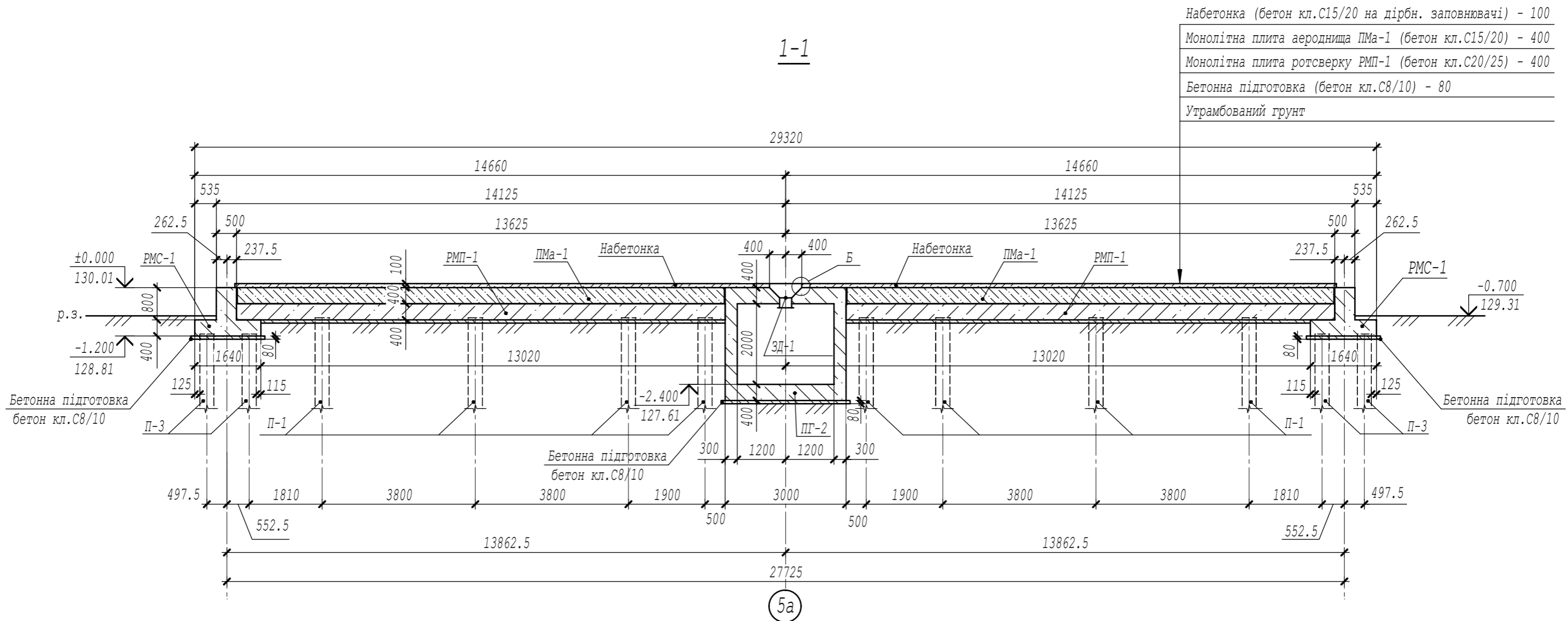
ПОГОДЖЕНО:

Поперечний

ТХ

Зам. інв. №

Підпис і дата

Інв. № ориг.  
25062014

1. За умовну відмітку 0.000 прийнята відмітка верху фундаментів силосів зберігання зерна СМВА.275.20.В12, що відповідає абсолютній відмітці 130.01 по генплану.

2. Зворотню засипку фундаменту виконувати піском або негумусованими ґрунтами шарами товщиною 200-300 мм з ретельним ущільненням до щільності  $\rho_{II}=1.6 \text{ г/см}^3$ . Забороняється в якості зворотньої засипки використовувати ґрунти з гумусовими або неоднорідними вклученнями та будівельне сміття.

3. Даний аркуш дивитись разом з аркушами КБ-3, КБ-4, КБ-6...КБ-13.

4. Вертикальну гідроізоляцію виконати обмазкою бітумом за два рази.

5. Вентканалі з'єднуються між собою за допомогою металевих труб  $\varnothing 219 \times 4 \text{ l}=400 \text{ мм}$ , які входять в комплект поставки силосу (дивитись перетин а-а).

6. Кутик обрешітника  $45 \times 28 \times 4$  влаштовується та закріплюється навколо вентканалів (кутик входить в комплект поставки силоса, дивтись перетин а-а).

7. Вентканалі перекрити листом товщиною 12мм. Розміри листа визначити по місцю (вузол А).

8. Деформаційні шви між фундаментами заповнити екструдованим пінополістиролом та виконати їх герметизацію шляхом заповнення їх герметиком.

9. Навколо фундаментів під силоси необхідно виконати бетонне або асфальтобетонне вимощення шириною 1м.



АктивПроект

						1322-БЗКГ-КБ		
						Нове будівництво зерносквища на Яготинському відділку ТОВ «Барішівська зернова компанія» за адресою: 07700, Київська область, м. Яготин, вул. Котовського, 35		
Зм.	Кіл.	Арк.	№ док.	Підпис	Дата			
						Силос зберігання зерна СМВА.275.20.В12 (Друга черга будівництва)		
						Р	5	
						Розріз 1-1		
						ТОВ "АктивПроект" 2014 р.		

Формат А3

Специфікація елементів армування стін підземної галереї ПГ-1

Поз.	Позначення	Найменування	Кіл.	Маса од, кг	Примітки
<u>Деталі</u>					
22	ДСТУ 3760:2006	∅ 12 A400C l <sub>заг</sub> = 3890 м.п.	-	3454.320	3454.320
23*	ДСТУ 3760:2006	∅ 12 A400C l= 1480	320	1.314	417.852
24*	ДСТУ 3760:2006	∅ 8 A240C l= 500	875	0.198	173.250
25*	ДСТУ 3760:2006	∅ 16 A400C l= 1500	24	2.367	56.808
26*	ДСТУ 3760:2006	∅ 16 A240C l= 1500	24	2.367	56.808

\* - форму стержня дивитись відомість деталей на даному аркуші

Специфікація елементів каркасів

Поз.	Позначення	Найменування	Кіл.	Маса од, кг	Примітки
<u>Каркас просторовий Кр-1</u>					
Кр-2	Даний аркуш	Каркас плоский Кр-2	2	4.954	9.908
<u>Каркас плоский Кр-1</u>					
25	ДСТУ 3760:2006	∅ 16 A400C l= 350	24	0.552	13.248
26	ДСТУ 3760:2006	∅ 8 A240C l= 2400	2	0.948	1.896
<u>Каркас плоский Кр-2</u>					
27	ДСТУ 3760:2006	∅ 8 A240C l= 420	12	0.166	1.992
28	ДСТУ 3760:2006	∅ 10 A400C l= 2400	2	1.481	2.962

ВІДОМІСТЬ ВИТРАТИ СТАЛІ, КГ

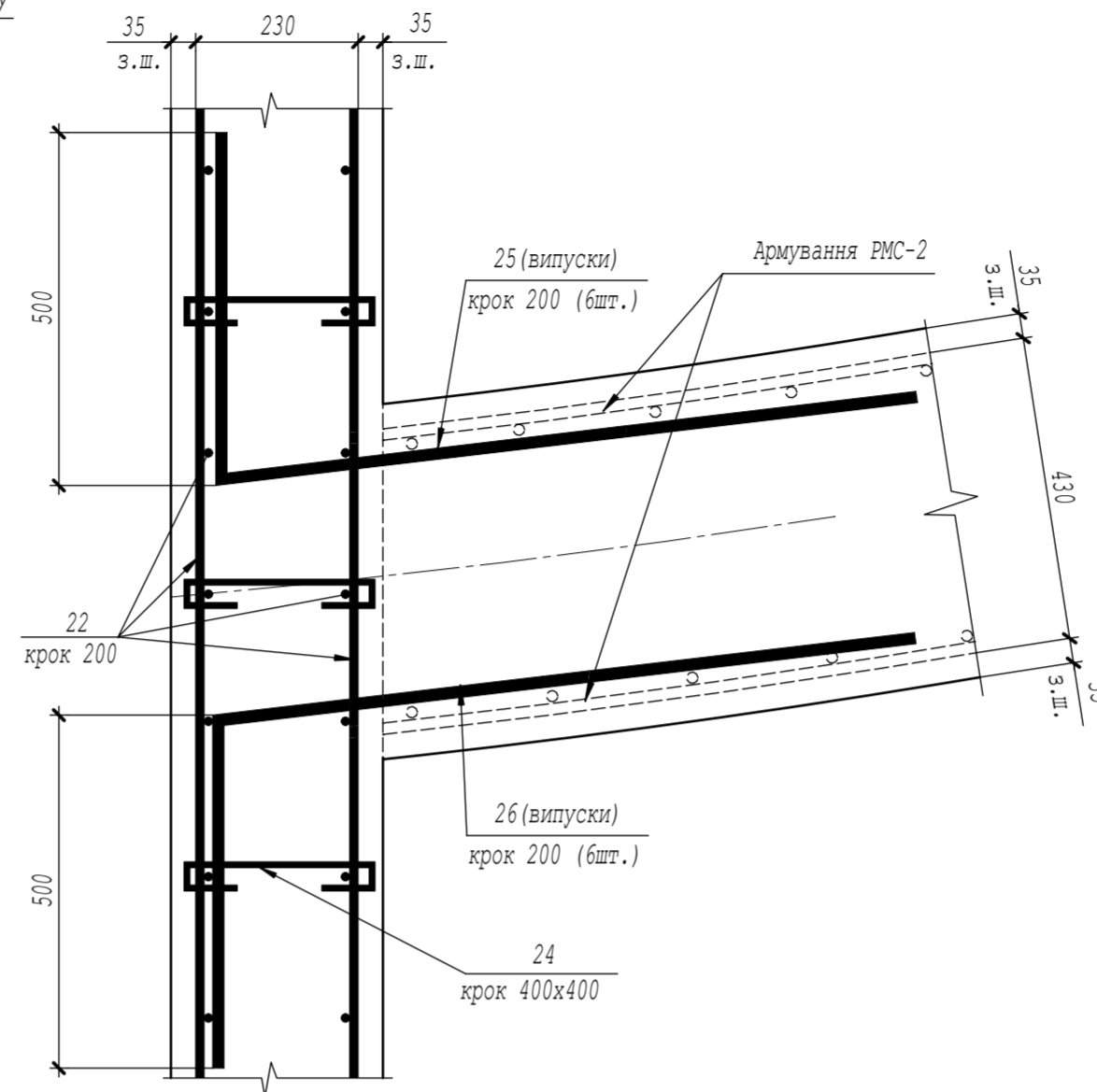
Марка елемента	Вироби арматурні							Вироби закладні						
	Арматура класу							Арматура класу		Прокат марки			Всього	
	A240C		A400C					A400C		BСт3кп2				
	ДСТУ 3760:2006		ДСТУ 3760:2006					ДСТУ 3760:2006		ДСТУ 3760:2006				
∅8	Всього	∅10	∅12	∅16	∅25	Всього	∅16	Всього	t=5	t=16	Всього			
Підземна галерея ПГ-1	473.874	473.874	939.110	6613.812	4052.762	1080.392	12686.076	13159.950	20.200	20.200	353.640	30.124	403.964	287.514
Ростверк РМС-1 (2шт.)	254.984	254.984	-	1846.992	6704.642	2589.30	11140.934	11395.918	-	-	-	-	-	-
Ростверк РМП-1 (2шт.)	250.272	250.272	-	561.216	18739.776	-	19300.992	19551.264	-	-	-	-	-	-
Всього на фундамент ФМ-1	979.13	979.13	939.110	9022.02	29497.180	3669.692	43128.002	44107.132	20.200	20.200	353.640	30.124	403.964	287.514

1. Даний аркуш розглядати разом з аркушами КБ-3...КБ-8, КБ-10...КБ-12.
2. Роботи по влаштуванню фундаменту виконувати згідно ПВР, СНІП 3.02.01-87, СНІП III-4-80.
3. Захисний шар бетону - 35 мм, в місцях спирання на палі - 50мм.
4. Стиковка арматури поз.22 передбачається внапуск. Величина напуску складає 50d. Площа арматури, яка стикується не повинна перевищувати 50% загальної площі робочої арматури в одному перетині.

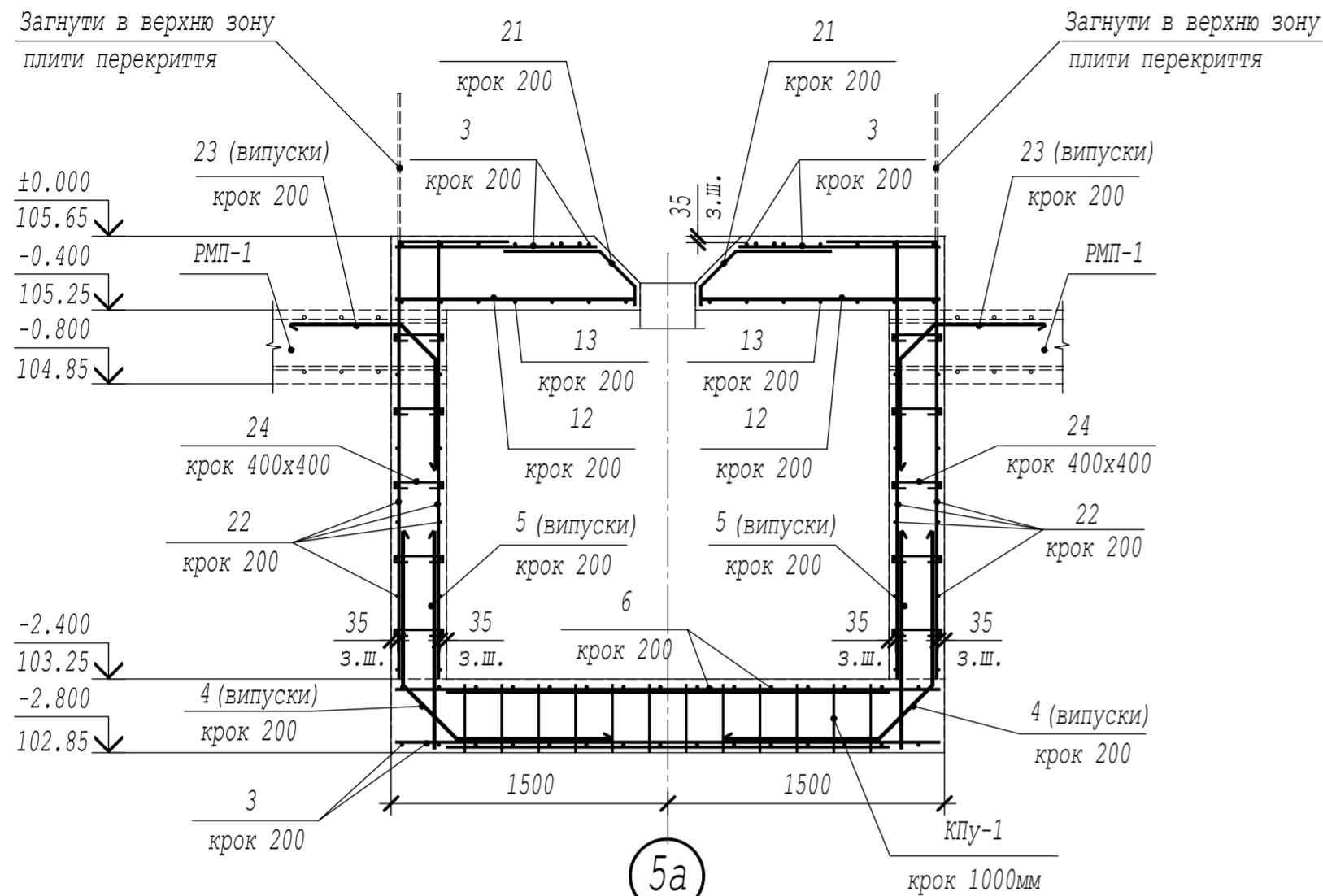


1322-БЗКГ-КБ					
Нове будівництво зернохосвища на Яготинському відділку ТОВ «Баршівська зернова компанія» за адресою: 07700, Київська область, м. Яготин, вул. Котовського, 35					
Зм.	Кіл.	Арк.	№ док.	Підпис	Дата
ГІП					
Гол. констр.					
Н. констр.					
Перевірю					
Розробив					
Силоз зберігання зерна СМВА.275.20.В12 (Друга черга будівництва)				Стадія	Аркуш
Перетин 1-1. Каркас проторовий установочний КПу-1. Каркаси плоскі Кр-1, Кр-2				Р	9
ТОВ "АктивПроект" 2014 р.					

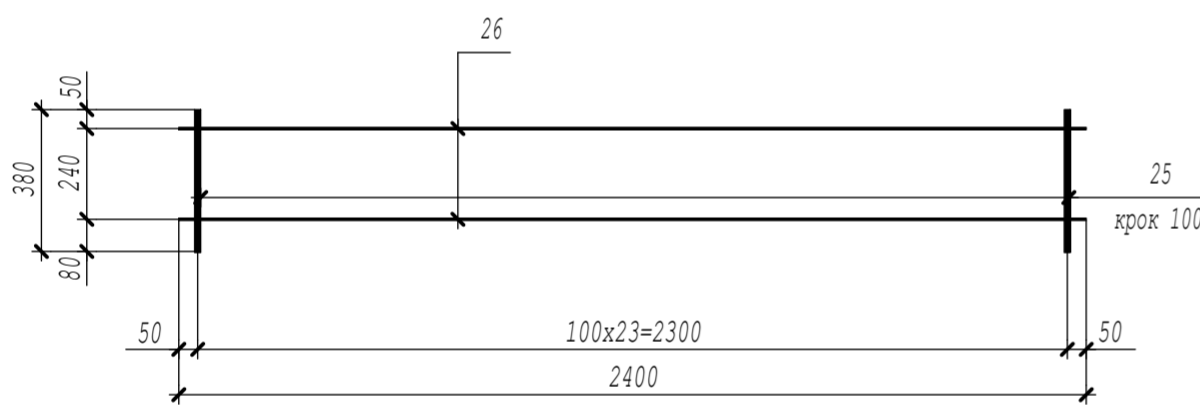
Вузол стикування стін підземної галереї ПГ-1 із ростверком РМС-1



1-1

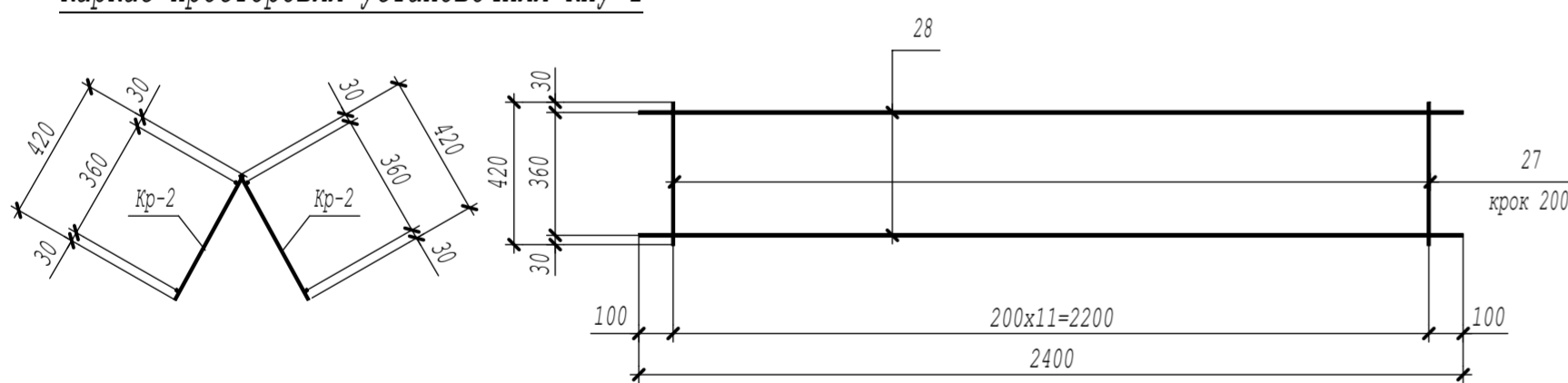


Каркас плоский Кр-1



Каркас просторовий установочний КПу-1

Каркас плоский Кр-2



ВІДОМІСТЬ ДЕТАЛЕЙ /початок/

ВІДОМІСТЬ ДЕТАЛЕЙ /продовження/

ВІДОМІСТЬ ДЕТАЛЕЙ /закінчення/

Поз.	Ескіз
4	
21	

Поз.	Ескіз
23	
24	

Поз.	Ескіз
25	
26	

Інв. № ОФІГ 25062014  
Зам. інв. №  
Підпис і дата