

Inwestor:
AJ PROFIBUD SP Z O.O. SPÓŁKA KOMANDYTOWA 36-016, CHMIELNIK 277B
Nazwa i adres obiektu budowlanego:
ROZBUDOWA ISTNIEJĄCEJ HALI PRODUKCYJNO-MAGAZYNOWEJ I BUDOWA NOWEJ HALI MAGAZYNOWEJ Z CZĘŚCIĄ SOCJALNĄ. CHMIELNIK, DZ. NR 2328/17 I 2328/26, POWIAT RZESZOWSKI, WOJEWÓDZTWO PODKARPACKIE
Tytuł opracowania:
PROJEKT BUDOWLANY
Tytuł części:
PROJEKT FUNDAMENTÓW PALOWYCH WRAZ Z KONSTRUKCJĄ STÓP FUNDAMENTOWYCH

Funkcja	Imię i nazwisko nr uprawnień	Podpis	Data
Projektował	mgr inż. ŁUKASZ ŚLAGA <i>nr upr. MAP/0219/PWBKb/16</i>		27.09.2017r.
Sprawdził	dr inż. RAFAŁ SZYDŁOWSKI <i>nr upr. MAP/0083/POOK/08</i>		
Kraków, wrzesień 2017r.			Wersja 1

Opis techniczny

SPIS TREŚCI:

1. Oświadczenie o zgodności projektu z przepisami	3
2. Przedmiot opracowania	3
3. Podstawa opracowania.....	3
4. Cel i zakres opracowania	4
5. Charakterystyka obiektu	4
6. Opis warunków gruntowych.....	4
7. Przyjęte obciążenia i schematy statyczne	4
8. Konstrukcja fundamentu palowego	4
9. Konstrukcja stóp fundamentowych	6
10. Uwagi końcowe	6

CZĘŚĆ RYSUNKOWA

Rys. 1. Plan palowania, rysunek szalunkowy stóp fundamentowych

Rys. 2. Rysunek konstrukcyjny stopy ściany podłużnej

Rys. 3. Rysunek konstrukcyjny stopy ściany szczytowej

Rys. 4. Rysunek konstrukcyjny pała FDP D=380mm

ZAŁĄCZNIKI

Załącznik nr 1. Reakcje obliczeniowe zestawione w poziomie posadzki

Załącznik nr 2. Obliczenia statyczno-wytrzymałościowe (wyciąg)

Załącznik nr 3. Dokumentacja geologiczna (wyciąg)

Załącznik nr 4. Informacja BIOZ

Załącznik nr 5. Uprawnienia

1. Oświadczenie o zgodności projektu z przepisami

Na podstawie art. 20 p.4 ustawy prawo budowlane oświadczamy, że niniejszy projekt budowlany „Rozbudowa istniejącej hali produkcyjno-magazynowej i budowa nowej hali magazynowej z częścią socjalną (zakres pale fundamentowe i konstrukcja stopy fundamentowej) , Chmielnik, dz. nr 2328/17 i 2328/26” został sporządzony zgodnie z obowiązującymi przepisami oraz zasadami wiedzy technicznej.

mgr inż. Łukasz Ślaga
nr upr. MAP/0219/PWBKb/16

dr inż. Rafał Szydłowski
nr upr. MAP/0083/POOK/08

2. Przedmiot opracowania

Przedmiotem opracowania jest projekt pali oraz stóp fundamentowych dla inwestycji: „Rozbudowa istniejącej hali produkcyjno-magazynowej i budowa nowej hali magazynowej z częścią socjalną (zakres pale fundamentowe i konstrukcja stopy fundamentowej) , Chmielnik, dz. nr 2328/17 i 2328/26”.

3. Podstawa opracowania

Projekt opracowano na podstawie:

- [1]. Opinia geotechniczna dla potrzeb określenia warunków gruntowo-wodnych pod projektowaną rozbudowę hali produkcyjno-magazynowej i budowę hali magazynowej z częścią socjalną na działkach 2328/17 i 2328/26 w Chmielniku – powiat rzeszowski, województwo podkarpackie. GEOTECH Zakład Usług Geologicznych i Projektowych Budownictwa i Ochrony Środowiska, 35-317 Rzeszów , ul. Budziwojska 79. Czerwiec 2017r.
- [2]. Wyciąg z Projektu Budowlanego „Rozbudowa istniejącej hali produkcyjno-magazynowej i budowa nowej hali magazynowej z częścią socjalną (zakres pale fundamentowe i konstrukcja stopy fundamentowej) , Chmielnik, dz. nr 2328/17 i 2328/26”. BIO Budowlane Usługi Projektowe, 36-040 Boguchwała, Mogielnica 39. Wrzesień 2017:
 - a) Rys K-01 – Schemat fundamentów,
 - b) Reakcje podporowe (obwiednia) dla stóp fundamentowych zestawione w poziomie posadzki tj. -0.10m= 232.30m n.p.m.

W trakcie opracowania projektu korzystano z następujących norm:

- PN-81/B-03020. Grunty budowlane. Posadowienie bezpośrednie budowli.
- PN-83-02482 Fundamenty budowlane. Nośność pali i fundamentów palowych.
- PN-EN 12699 czerwiec 2003. Wykonawstwo specjalnych robót geotechnicznych. Pale przemieszczeniowe.
- PN-EN 1997-1. Eurokod 7: Projektowanie geotechniczne. Część 1. Zasady ogólne.
- PN-EN 1992-1-1. Eurokod 2: Projektowanie konstrukcji z betonu.

4. Cel i zakres opracowania

Celem opracowania jest przedstawienie projektu posadowienia stóp fundamentowych hali (pale fundamentowe oraz konstrukcja stóp fundamentowych).

Opracowanie w swym zakresie obejmuje:

- określenie technologii wykonania ścianki pali fundamentowych;
- konstrukcja pala i stopy fundamentowej;
- obliczenia statycznie – wytrzymałościowe fundamentów palowych hali.

Projekt budowlany wykonany w zakresie pozwalającym uzyskać pozwolenie na budowę, stanowi podstawę do opracowania projektu wykonawczego przez Wykonawcę. Przed rozpoczęciem budowy należy opracować projekt wykonawczy.

5. Charakterystyka obiektu

Charakterystyczne poziomy nowobudowanej hali:

- $\pm 0.00 = 232.40\text{m n.p.m.}$;
- poziom góry posadzki $-0.10 = 232.30\text{m n.p.m.}$;
- poziom góry stóp fundamentowych $-0.60 = 231.80\text{m n.p.m.}$;
- poziom spodu stóp fundamentowych $-1.40 = 231.00\text{m n.p.m.}$;
- poziom stopy pali fundamentowych $-13.40 = 219.00\text{m n.p.m.}$

W niniejszym projekcie przewidziano posadowienie 14szt stóp fundamentowych ściany podłużnej i 10szt stóp fundamentowych ściany szczytowej na palach fundamentowych przemieszczeniowych FDP o średnicy $d=0.38\text{m}$,

6. Opis warunków gruntowych

Warunki gruntowo-wodne w rejonie planowanej inwestycji przedstawiono szczegółowo w [1].

Wyciąg z dokumentacji geotechnicznej w rejonie projektowanej ścianki przedstawiono w załączniku nr 3.

Przyjęte do obliczeń parametry gruntów przedstawiono w wyciągu z obliczeń – Załącznik 2.

7. Przyjęte obciążenia i schematy statyczne

Jako obciążenia dla fundamentów przyjęto reakcje obliczeniowe wg [2] zestawione do poziomu posadzki tj. do poziomu $-0.10 = 232.30\text{m n.p.m.}$ Do podanych obciążeń dodano ciężar własny stopy fundamentowej, ciężar posadzki i gruntu zalegające na stopie, oraz na połowie powierzchni stopy (na części wewnętrznej tj. od wnętrza hali) obciążenie powierzchniowe o wartości 100kN/m^2 . W obliczeniach stopy ściany podłużnej uwzględniono ponadto siłę skupioną 50kN przyłożoną w środku ciężkości stopy (obciążenie od ciężaru własnego belki podwalinowej, ściany osłonowej oraz ciężaru własnego posadzki) oraz parcie na pale od obciążenia na posadzce hali.

8. Konstrukcja fundamentu palowego

Zaprojektowano posadowienie stóp fundamentowych hali na palach przemieszczeniowych FDP o średnicy $d=0.38\text{m}$ i długości czynnej (tj. poniżej spodu stopy fundamentowej) $L_{cz}=12.0\text{m}$. Konstrukcję pala stanowi beton C30/37 i kosz zbrojeniowy wykonany ze stali o $f_{yk,min}=500\text{MPa}$ (AIIIIN). Zbrojenie główne kosza przewidziano z prętów o średnicy 16mm , zbrojenie spiralne z pręta o średnicy 8mm . Szczegółowe rozwiązanie konstrukcji pala przedstawiono na rysunku nr 4 niniejszego projektu.

Pale wykonywane są metodą bezwstrząsową w gruncie przy użyciu żerdzi z końcówką w kształcie wrzeciona wyposażoną w elementy świda ślimakowego o średnicy zewnętrznej nie mniejszej niż projektowana średnica pala. W trakcie pograżania/wwiercania świda wrzecionowata końcówka rozpycha na boki grunt (pal przemieszczeniowy, bezurobkowy), a utworzony w ten sposób otwór wypełniany jest w tej fazie technologicznej wodą gruntową. Po osiągnięciu przez spód żerdzi wiercącej projektowanej głębokości równej poziomowi spodu projektowanego pala przez wewnętrzną rurę żerdzi wiercącej pompowana jest pod ciśnieniem mieszanka betonowa, a obracający się świder powoli unoszony jest ku górze. Obroty świda pozwalają na ponowne uformowanie otworu, w który wtłaczana jest pod ciśnieniem mieszanka betonowa (zaleca się utrzymanie wysokiego ciśnienia betonu szczególnie w fazie formowania stopy pala). Po uformowaniu trzonu pala z mieszanki betonowej w świeży beton pograżane jest zbrojenie pala w postaci kosza zbrojeniowego.

Ukończony pal powinien mieć kształt walca betonowego o średnicy co najmniej równej nominalnej średnicy pala $d=0.38\text{m}$. Proces formowania powinien zapewnić uzyskanie pala betonowego o jednolitej jakości, bez przerw i niejednorodności. Głowice świeżo uformowanych pali należy chronić przed mrozem gdy temperatura powietrza jest nie wyższa niż 3°C .

Zaleca się stosowanie mieszanki betonowej o konsystencji ciekłej lub półciekłej. Zaleca się stosowanie mieszanki na kruszywie płukanym o maksymalnej zastępczej średnicy ziarna 8mm . Dopuszcza się stosowanie kruszywa o maksymalnej zastępczej średnicy ziarna wynoszącej 16mm , jednak nie jest to zalecane.

Dopuszczalna odchyłka położenia pali w planie wynosi $e_{\max}=0,10\text{m}$, pochylenia pali $i_{\max}=0,04$ ($0,04\text{m/m}$).

Charakterystyczne dane dotyczące posadowienia na palach podano w Tablicy 1.

Tablica 1. Zestawienie pali

Zestawienie pali		
Stopa	Ściana podłużna	Ściana szczytowa
Nr pala	1÷56	57÷76
Średnica pala [m]	0.38	0.38
Długość całkowita pala [m]	12.50	12.50
Długość czynna pala [m]	12.00	12.00
Długość kosza zbrojeniowego	10.50	10.50
Odcinek pala do rozkucia [m]	0.45	0.45
Liczba pali w stopie [szt]	4	2
Liczba stóp fund. [szt]	14	10
Liczba pali [szt]	56	20
Obciążenie max pala [kN]	325	187
Nośność obl. pala [kN]	366	366
Charakterystyczne rzędne [m n.p.m.]		
Poziom platformy roboczej	231.50	231.50
Poziom głowicy pala po wykonaniu	231.50	231.50
Poziom głowicy pala po rozkuciu	231.05	231.05
Poziom spodu stopy fundamentowej	231.00	231.00
Poziom góry kosza zbrojeniowego	231.50	231.50
Poziom spodu kosza zbrojeniowego	221.00	221.00
Poziom stopy pala	219.00	219.00
Materiały		
Beton	C30/37	
Stal zbrojeniowa	fyk=500MPa (AIIIIN)	

9. Konstrukcja stóp fundamentowych

Stopy ściany podłużnej i ściany szczytowej zaprojektowano w kształcie prostopadłościanu z betonu klasy C30/37. Zbrojenie zwieńczenia pali zaprojektowano z prętów stali zbrojeniowej $f_{yk,min}=500\text{MPa}$ (AIIIIN).

Zakotwienie słupów stalowych hali należy wykonać przy pomocy prętów kotwiących – rozwiązanie zakotwienia wykonać wg odrębnego opracowania.

Przed wykonaniem zbrojenia zwieńczenia pali należy wykonać na gruncie / w dnie wykopu warstwę wyrównawczą z chudego betonu o grubości min 10cm z betonu C12/15.

Po wykonaniu zwieńczenia pali należy zabezpieczyć powierzchnie zwieńczenia stykające się z gruntem izolacją bitumiczną (w technologii zgodnie z wytycznymi producenta). Proponuje się wykonanie izolacji preparatami nowej generacji firm: SCHOMBURG, MC-BAUCHEMIE, SIKA, DEITERMANN.

Beton zwieńczenia pali ułożyć w szalunkach systemowych lub indywidualnych.

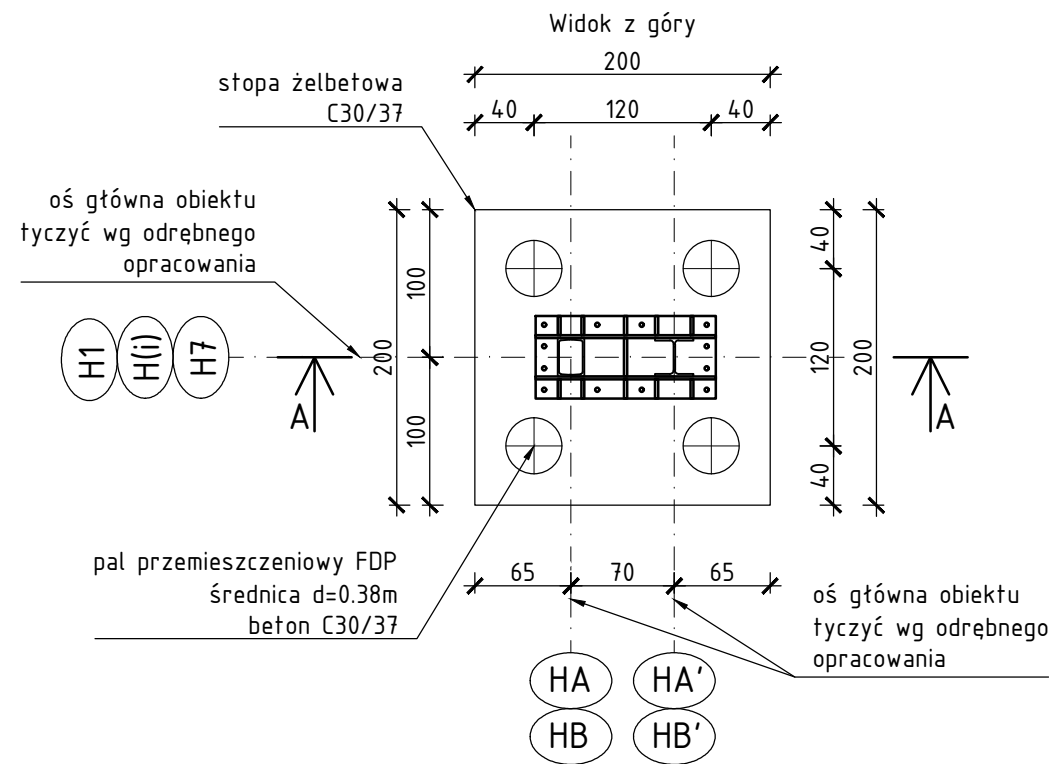
Rozmieszczenie prętów głównych i strzemion w oczepie przedstawiono na rys 2 i 3.

10. Uwagi końcowe

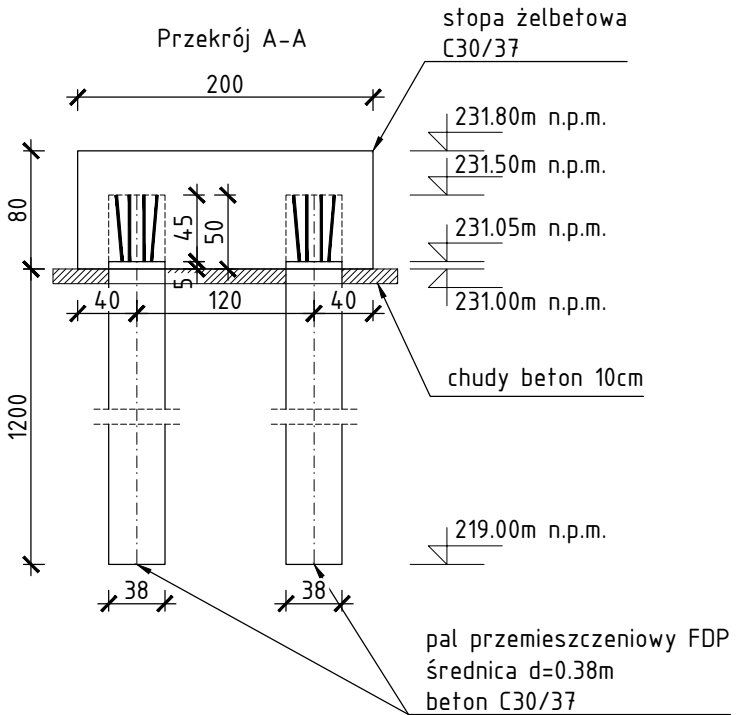
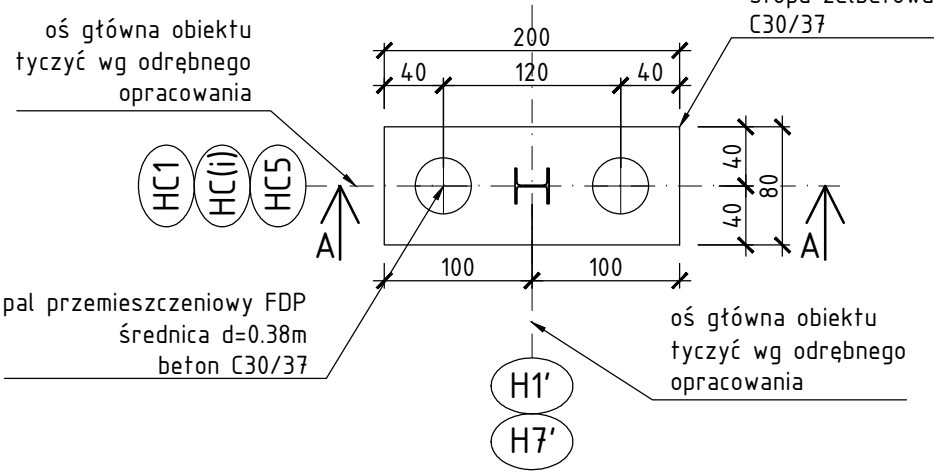
- 1) Przed przystąpieniem do robót należy zinwentaryzować i usunąć wszystkie kolizje urządzeń obcych z projektowanymi robotami.
- 2) W przypadku uszkodzenia nie zinwentaryzowanego urządzenia obcego należy niezwłocznie przerwać roboty, wezwać Kierownika Budowy, Inspektora Nadzoru i Projektanta oraz Właściciela urządzenia w celu uzgodnienia dalszego sposobu postępowania.
- 3) Wszystkie prace należy prowadzić zgodnie z obowiązującymi zasadami BHP.
- 4) Przed rozpoczęciem robót palowych wykonać stabilną platformę roboczą na poziomie 231.50m n.p.m.
- 5) Niniejszy projekt obejmuje swoim zakresem pali i stopy fundamentowe nowobudowanej hali w zakresie ściany szczytowej i podłużnej.
- 6) **Wszystkie zmiany i odstępstwa od rozwiązań przyjętych w niniejszym projekcie wymagają pisemnej akceptacji projektanta niniejszego opracowania.**

CZĘŚĆ RYSUNKOWA

Rysunek szalunkowy stopy głównej
skala 1:50



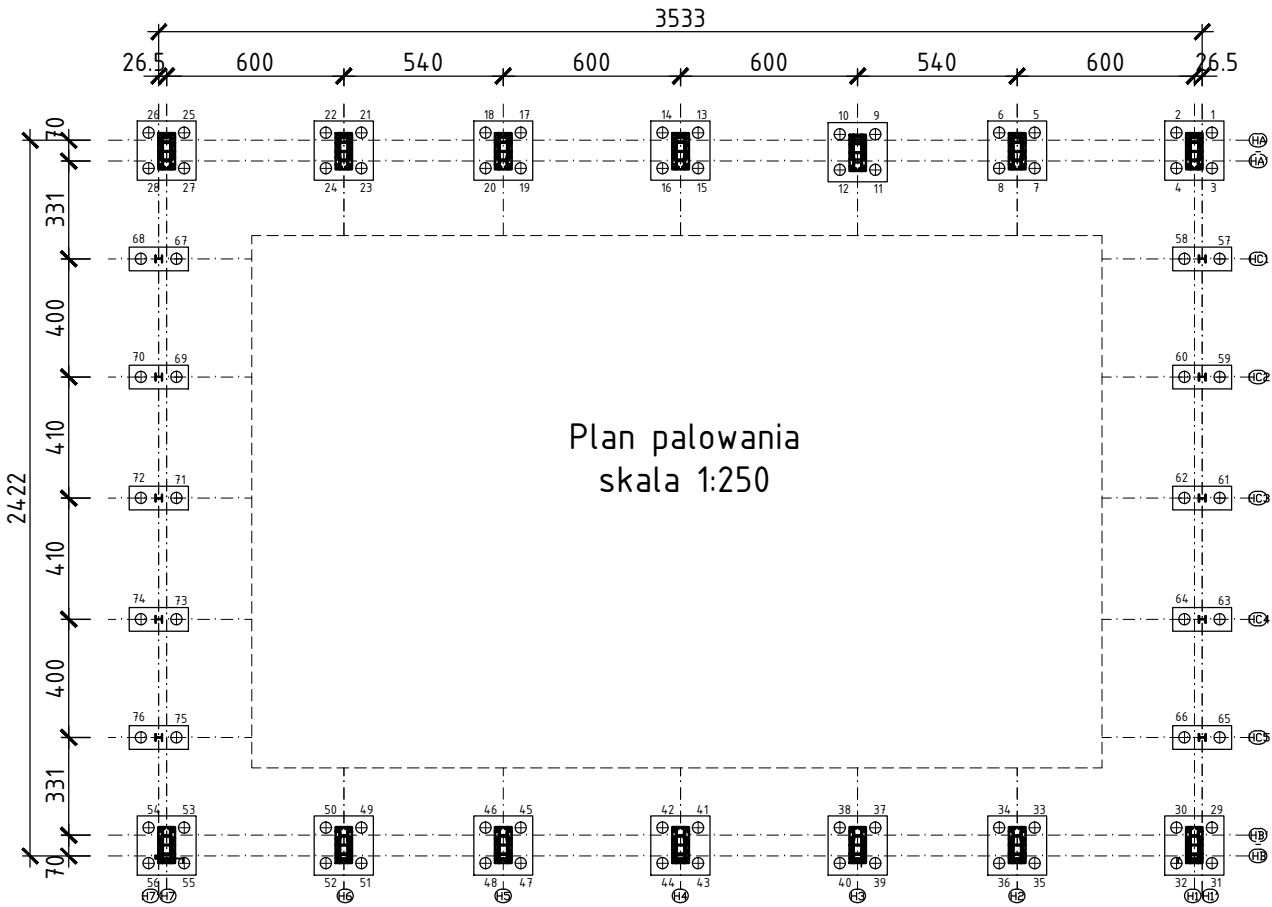
Rysunek szalunkowy stopy ściany szczytowej
skala 1:50



Zestawienie pali		
Stopa	Ściana podłużna	Ściana szczytowa
Nr pala	1÷56	57÷76
Średnica pala [m]	0.38	0.38
Długość całkowita pala [m]	12.50	12.50
Długość czynna pala [m]	12.00	12.00
Długość kosza zbrojeniowego	10.50	10.50
Odcinek pala do rozkucia [m]	0.45	0.45
Liczba pali w stopie [szt]	4	2
Liczba stóp fund. [szt]	14	10
Liczba pali [szt]	56	20
Obciążenie max pala [kN]	325	187
Nośność obl. pala [kN]	366	366
Charakterystyczne rzędne [m n.p.m.]		
Poziom platformy roboczej	231.50	231.50
Poziom głowicy pala po wykonaniu	231.50	231.50
Poziom głowicy pala po rozkuciu	231.05	231.05
Poziom spodu stopy fundamentowej	231.00	231.00
Poziom góry kosza zbrojeniowego	231.50	231.50
Poziom spodu kosza zbrojeniowego	221.00	221.00
Poziom stopy pala	219.00	219.00
Materiały		
Beton	C30/37	
Stal zbrojeniowa	fyk=500MPa (AIIIIN)	

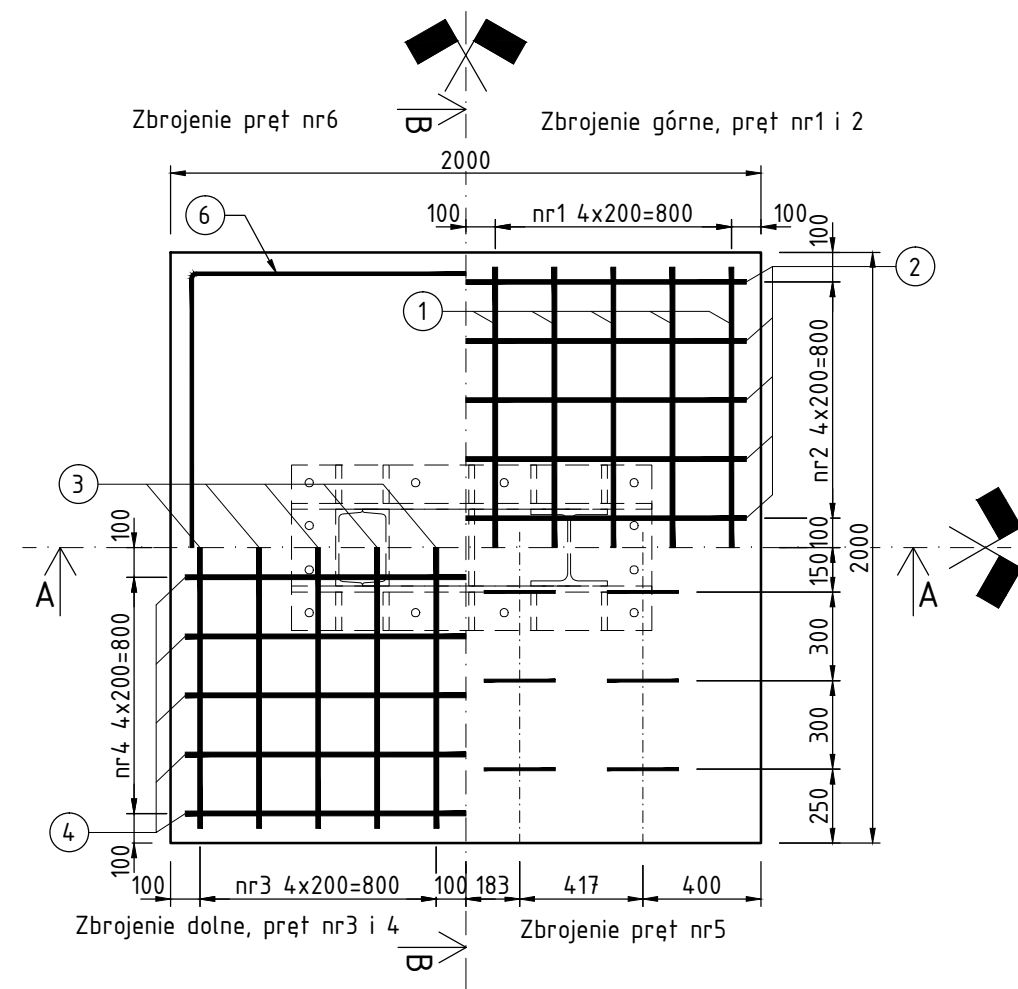
Uwagi:

- Osie tyczyć wg odrębnego opracowania;
- Przed wykonaniem pali należy wykonać platformę na poziomie 231.50m n.p.m.;
- Pale wykonać zgodnie z normami:
 - PN-EN 12699:2015-06E "Wykonawstwo specjalnych robót geotechnicznych - Pale przemieszczeniowe"
 - PN-EN 1536+A1:2015-08E "Wykonawstwo specjalnych robót geotechnicznych - Pale wiercone"
- Wszystkie wymiary podano w [cm]
- Wszystkie poziomy podano w [m n.p.m.]

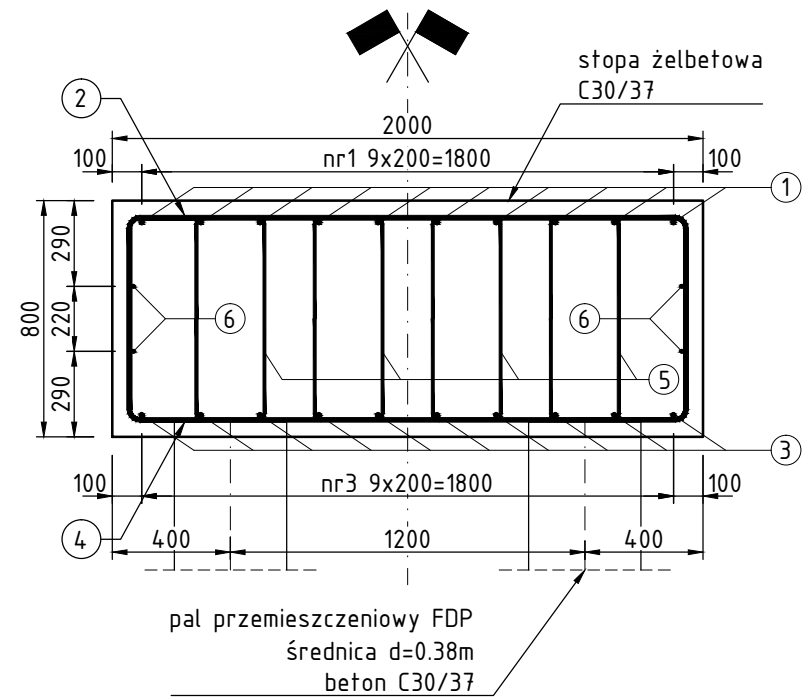


OBIEKT	ROZBUDOWA ISTNIEJĄCEJ HALI PRODUKCYJNO-MAGAZYNOWEJ I BUDOWA NOWEJ HALI MAGAZYNOWEJ Z CZĘŚCIĄ SOCJALNĄ.	SKALA 1:50 1:250
ADRES	CHMIELNIK, DZ. NR 2328/17 i 2328/26	27.09.2017r
NAZWA RYS.	PLAN PALOWANIA, RYSUNEK SZALUNKOWY STÓP FUNDAMENTOWYCH	NR RYS. 1
FUNKCJA	IMIĘ I NAZWISKO / NR UPRAWNIENI	PODPIS
PROJEKTOWAŁ	mgr inż. Łukasz Ślaga nr upr. MAP/0219/PWBKb/16	
SPRAWDZIŁ	dr inż. Rafał Szydłowski nr upr. MAP/0083/P00K/08	

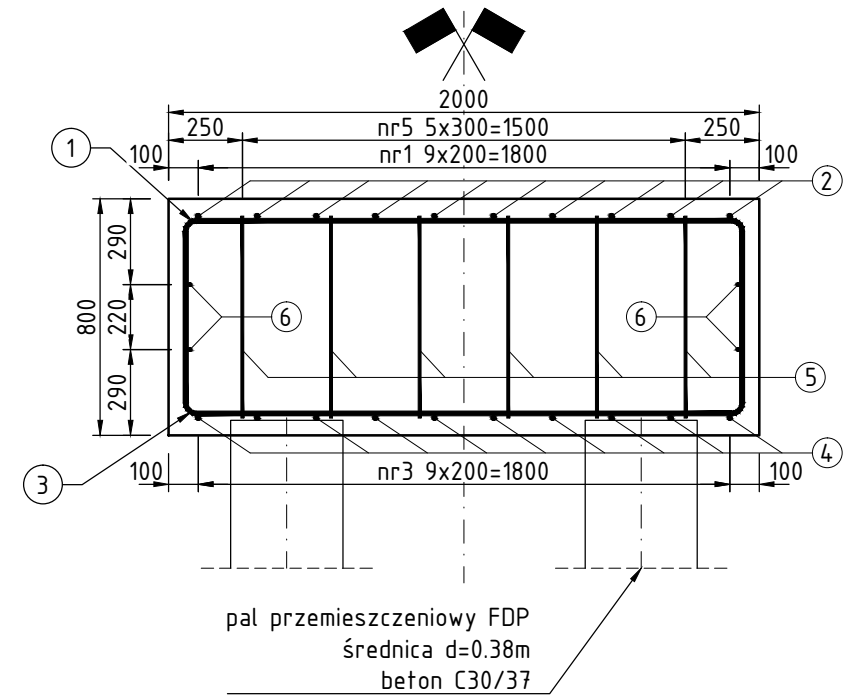
Widok z góry, skala 1:25



Przekrój A-A, skala 1:25



Przekrój B-B, skala 1:25

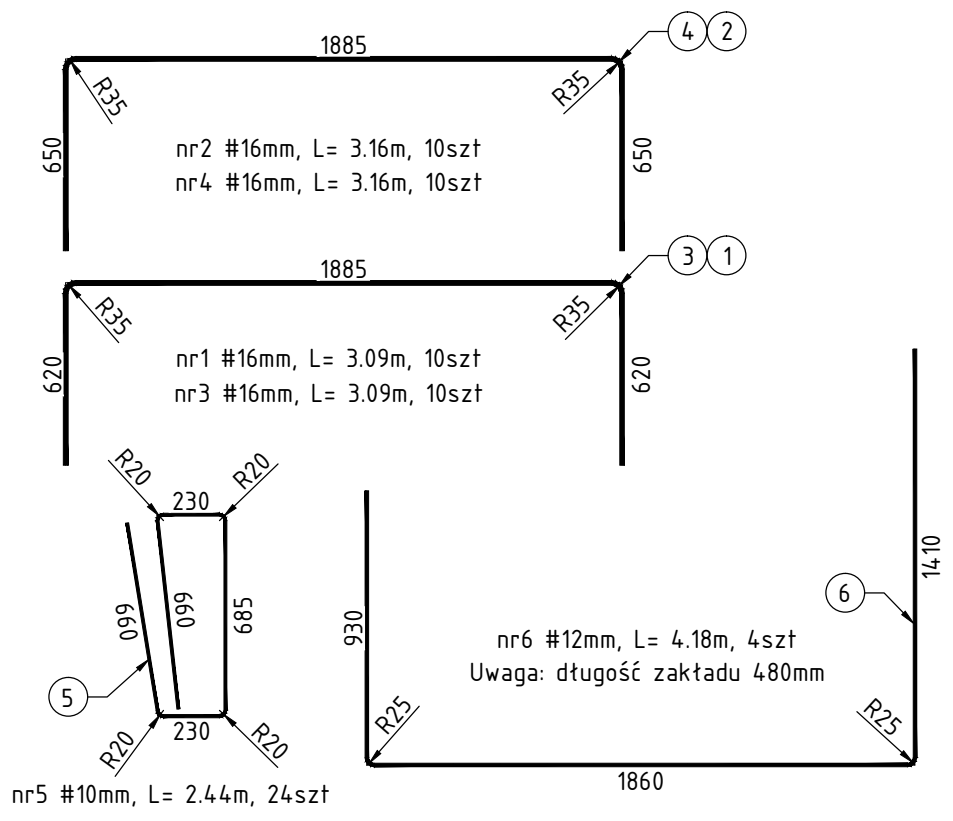


Zestawienie stali dla 1 stopy słupa głównego						
Nr pręta [nr]	Średnica [mm]	Długość [m]	Liczba [szt]	Średnica		
				#10	#12	#16
1	#16	3.09	10			30.90
2	#16	3.16	10			31.60
3	#16	3.09	10			30.90
4	#16	3.16	10			31.60
5	#10	2.44	24	58.56		
6	#12	4.18	4		16.72	
Razem [mb]				58.56	16.72	125.00
Masa [kg/mb]				0.62	0.89	1.58
Ciężar [kg], f _{yk} =500MPa (AIIIN)				36.48	14.88	197.50
Ciężar [kg / 1 stopę], f _{yk} =500MPa (AIIIN)				248.9		
Objętość betonu C30/37 [m ³ /1 stopę]				3.20		
Stopień zbrojenia [kg/m ³]				77.8		
Liczba stóp słupa głównego [szt]				14		
Ciężar [kg], f _{yk} =500MPa (AIIIN)				3 484.1		
Objętość betonu C30/37 [m ³]				44.80		

- Uwagi:
- Minimalna otulina pręta 50mm;
 - Rozstaw prętów podano w osiach;
 - Długości prętów podano w osiach;
 - Wszystkie wymiary na rysunku podano w [mm];
 - Wszystkie kąty podano w [°];
 - # - średnica pręta
 - Beton ułożyć w szalunkach systemowych lub indywidualnych,
 - Powierzchnie stykające się z gruntem zabezpieczyć izolacją bitumiczną (w technologii zgodnie z wytycznymi producenta).

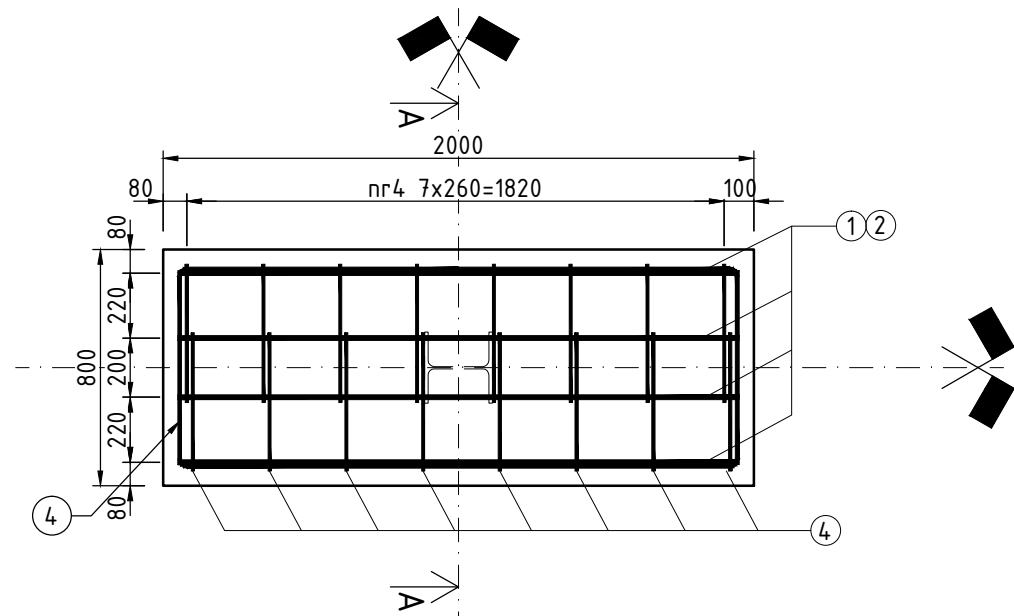
Materiały :

- beton: C30/37 (B37)
- stal zbrojeniowa: min. granica plastyczności f_{yk}=500MPa (AIIIN)

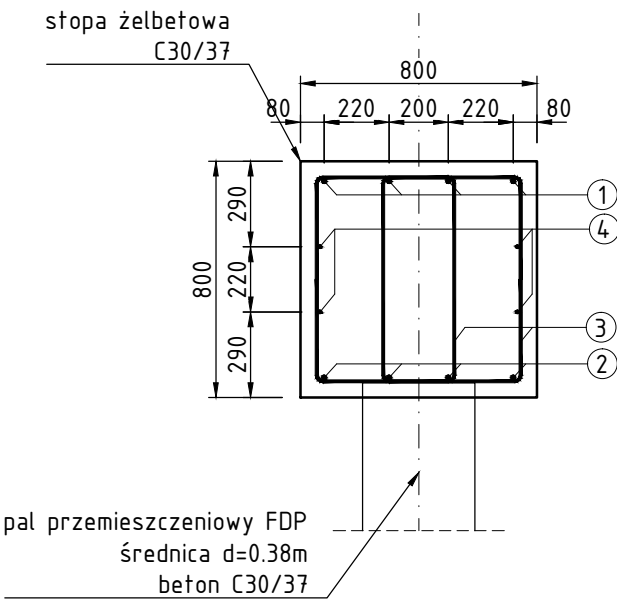


OBIEKT	ROZBUDOWA ISTNIEJĄCEJ HALI PRODUKCYJNO-MAGAZYNOWEJ I BUDOWA NOWEJ HALI MAGAZYNOWEJ Z CZĘŚCIĄ SOCJALNĄ.	SKALA 1:25
ADRES	CHMIELNIK, DZ. NR 2328/17 i 2328/26	27.09.2017r
NAZWA RYS.	RYSEK KONSTRUKCYJNY STOPY GŁÓWNEJ	NR RYS. 2
FUNKCJA	IMIĘ I NAZWISKO / NR UPRAWNIEŃ	PODPIS
PROJEKTOWAŁ	mgr inż. Łukasz Ślaga nr upr. MAP/0219/PWBKb/16	
SPRAWDZIŁ	dr inż. Rafał Szydłowski nr upr. MAP/0083/P00K/08	

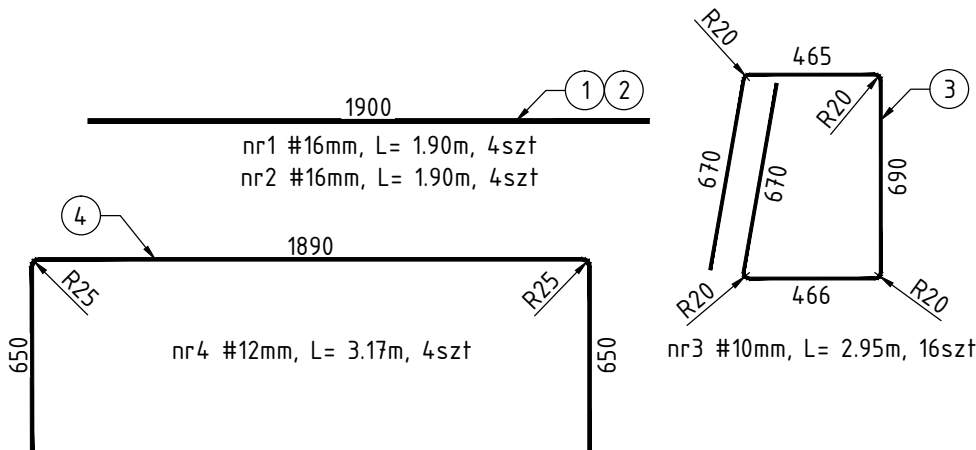
Widok z góry, skala 1:25



Przekrój A-A, skala 1:25



Zestawienie stali dla 1 stopy ściany szczytowej						
Nr pręta	Średnica	Długość	Liczba	Średnica		
[nr]	[mm]	[m]	[szt]	#10	#12	#16
1	#16	1.90	4			7.60
2	#16	1.90	4			7.60
3	#10	2.95	16	47.20		
4	#12	3.17	4		12.68	
Razem [mb]				47.20	12.68	15.20
Masa [kg/mb]				0.62	0.89	1.58
Ciężar [kg], $f_{yk}=500\text{MPa}$ (AIIIN)				29.41	11.29	24.02
Ciężar [kg / 1 stopę], $f_{yk}=500\text{MPa}$ (AIIIN)				64.7		
Objętość betonu C30/37 [m ³ /1 stopę]				1.28		
Stopień zbrojenia [kg/m ³]				50.6		
Liczba stóp ściany szczytowej [szt]				10		
Ciężar [kg], $f_{yk}=500\text{MPa}$ (AIIIN)				647.1		
Objętość betonu C30/37 [m ³]				12.80		

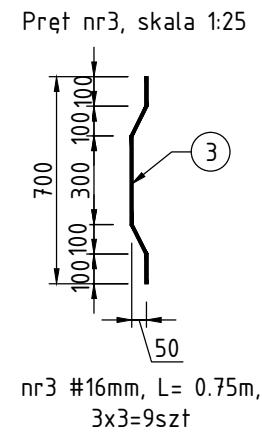
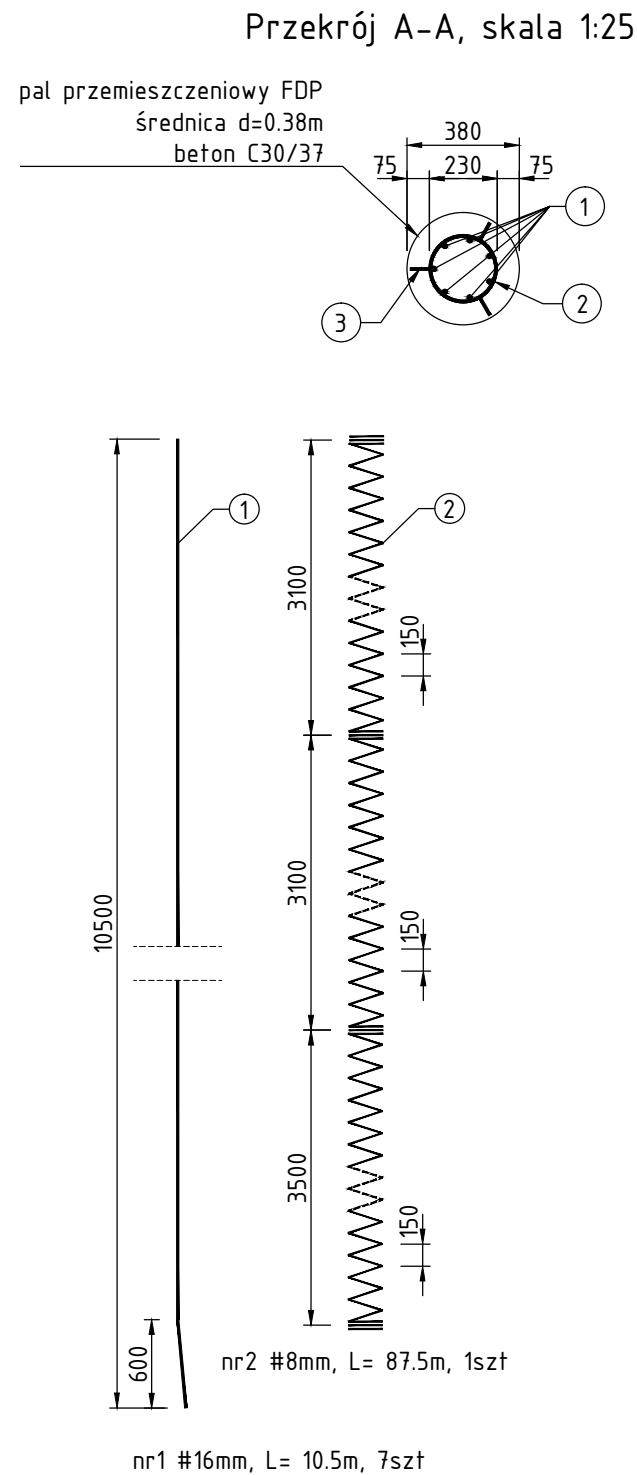
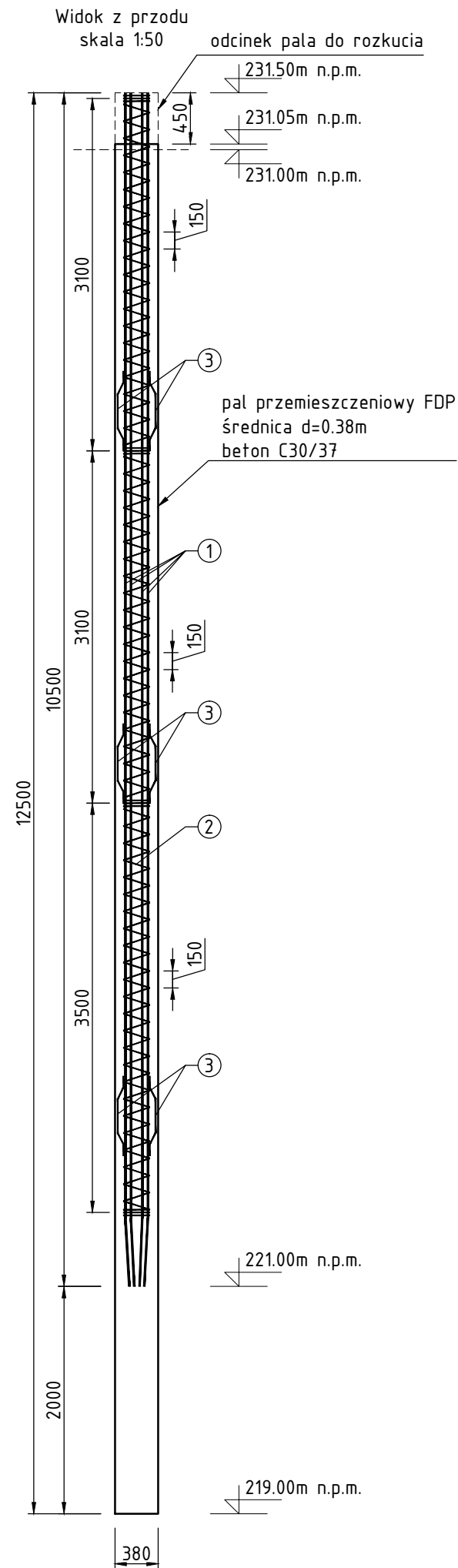


- Uwagi:
- Minimalna otulina pręta 50mm;
 - Rozstaw prętów podano w osiach;
 - Długości prętów podano w osiach;
 - Wszytskie wymiary na rysunku podano w [mm];
 - Wszytskie kąty podano w [°];
 - # - średnica pręta
 - Bełon ułożyć w szalunkach systemowych lub indywidualnych,
 - Powierzchnie sytkające się z gruntem zabezpieczyć izolacją bitumiczną (w technologii zgodnie z wytycznymi producenta).

Materiały :

- bełon: C30/37 (B37)
- stal zbrojeniowa: min. granica plastyczności $f_{yk}=500\text{MPa}$ (AIIIN)

OBIEKT	ROZBUDOWA ISTNIEJĄCEJ HALI PRODUKCYJNO-MAGAZYNOWEJ I BUDOWA NOWEJ HALI MAGAZYNOWEJ Z CZĘŚCIĄ SOCJALNĄ.	SKALA 1:25
ADRES	CHMIELNIK, DZ. NR 2328/17 i 2328/26	27.09.2017r
NAZWA RYS.	RYSEUNEK KONSTRUKCYJNY STOPY ŚCIANY SZCZYTOWEJ	NR RYS. 3
FUNKCJA	IMIĘ I NAZWISKO / NR UPRAWNIEŃ	PODPIS
PROJEKTOWAŁ	mgr inż. Łukasz Ślaga nr upr. MAP/0219/PWBKb/16	
SPRAWDZIŁ	dr inż. Rafał Szydłowski nr upr. MAP/0083/POOK/08	



Zestawienie stali dla 1 kosza zbrojeniowego					
Nr pręta [nr]	Średnica [mm]	Długość [m]	Liczba [szt]	Średnica	
				#8	#16
1	#16	10.50	7		73.50
2	#8	87.46	1	87.46	
3	#16	0.75	9		6.75
Razem [mb]				87.46	80.25
Masa [kg/mb]				0.39	1.58
Ciężar [kg], f _{yk} =500MPa (AIIIN)				34.11	126.80
Ciężar [kg / 1 pala, f _{yk} =500MPa (AIIIN)]				160.9	
Objętość betonu C30/37 [m ³ /1 pala]				1.42	
Liczba pali [szt]				76	
Ciężar [kg], f _{yk} =500MPa (AIIIN)				12 228.8	
Objętość betonu C30/37 [m ³]				107.74	

- Uwagi:
- Minimalna otulina pręta 75mm;
 - Rozstaw prętów podano w osiach;
 - Długości prętów podano w osiach;
 - Wszystkie wymiary na rysunku podano w [mm];
 - Wszystkie kąty podano w [°];
 - # – średnica pręta
 - Zaleca się aby kosz pogrążyć w palu przy użyciu wibratora;
 - Wymaga się aby pręty nr1 i nr2 połączyć w 100% styków poprzez spawanie;

Materiały :

- beton: C30/37 (B37)
- stal zbrojeniowa: min. granica plastyczności f_{yk}=500MPa (AIIIN)

OBIEKT	ROZBUDOWA ISTNIEJĄCEJ HALI PRODUKCYJNO-MAGAZYNOWEJ I BUDOWA NOWEJ HALI MAGAZYNOWEJ Z CZĘŚCIĄ SOCJALNĄ.	SKALA 1:25 1:50
ADRES	CHMIELNIK, DZ. NR 2328/17 i 2328/26	27.09.2017r
NAZWA RYS.	RYSunEK KOnSTRUKCYJNY PALA FDP D=380mm	NR RYS. 4
FUNKCJA	IMIĘ I NAZWISKO / NR UPRAWNIEŃ	PODPIS
PROJEKTOWAŁ	mgr inż. Łukasz Ślaga nr upr. MAP/0219/PWBKb/16	
SPRAWDZIŁ	dr inż. Rafał Szydtowski nr upr. MAP/0083/P00K/08	

ZAŁĄCZNIK NR 1.

Reakcje obliczeniowe zestawione w poziomie posadzki

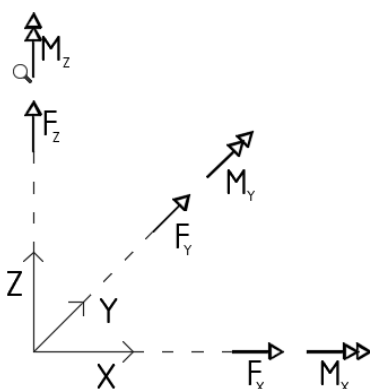
	Podpora	Przypadek	REAKCJE PODPOROWE (obwiednia)					
			Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz
słupy ściany podłużnej	a1	Faz max	35,17	-0,02	526,48	0,12	11,26	-0,04
	b1		3,67	0,01	-202,13	0,11	9,37	0,00
	a2	Faz min	28,93	0,00	-178,91	0,00	9,99	0,00
	b2		3,20	0,11	71,19	-0,12	2,44	0,00
	a3		26,93	0,02	-120,92	0,10	9,88	-0,04
	b3	Fbz max	5,79	0,10	237,53	-0,11	8,34	0,00
	a4		32,36	9,58	462,66	0,74	12,22	-1,56
	b4	Fbz min	3,92	-0,22	-257,97	0,75	9,43	0,00
	a5	Fax max	39,29	-1,67	242,85	1,42	15,31	-6,43
	b5		6,24	-0,50	-221,85	2,27	9,78	-0,01
	a6	Fax min	-35,37	-9,81	168,57	1,74	-13,62	5,50
	b6		-5,73	-0,19	-172,84	1,37	-8,39	0,00
	a7	Fay max	22,87	28,90	386,12	-0,61	8,97	-1,91
	b7		2,46	-0,34	-195,21	1,16	6,71	-0,01
	a8	Fay min	23,02	-38,08	283,35	1,59	8,82	3,85
	b8		2,60	0,02	-116,14	0,72	5,42	0,00
	a9	Max max	2,56	-1,42	134,35	3,07	1,30	2,18
	b9		-0,22	0,13	-61,12	-0,27	1,14	0,01
	a10	Max min	2,85	1,27	135,60	-2,57	1,37	-2,42
	b10		-0,18	-0,10	-60,82	0,48	1,20	-0,01
	a11	May max	39,29	-1,67	242,85	1,42	15,31	-6,43
	b11		6,24	-0,50	-221,85	2,27	9,78	-0,01
	a12	May min	-35,37	-9,81	168,57	1,74	-13,62	5,50
	b12		-5,73	-0,19	-172,84	1,37	-8,39	0,00
	a13	Maz max	38,22	-29,70	381,40	1,12	14,58	5,99
	b13		4,89	0,11	-191,51	0,59	9,13	0,00
	a14	Maz min	39,29	-1,69	242,85	1,42	15,31	-6,43
	b14		6,24	-0,50	-221,85	2,27	9,78	-0,01
słupy ściany szczytowej	c1	Fcx max	2,81	-12,99	5,06	0,00	0,00	0,00
	c2	Fcx min	-0,77	-11,32	9,16	0,00	0,00	0,00
	c3	Fcy max	0,08	13,44	12,22	0,00	0,00	0,00
	c4	Fcy min	0,08	-13,47	12,28	0,00	0,00	0,00
	c5	Fcz max	0,05	8,33	12,63	0,00	0,00	0,00
	c6	Fcz min	0,08	13,21	4,27	0,00	0,00	0,00

LEGENDA:

ai – słup ściany podłużnej gałąź zewnętrzna, podpora sztywna
bi – słup ściany podłużnej gałąź wewnętrzna, podpora sztywna
ci – słup szczytowej, podpora przegubowa

Fi – siła podporowa w globalnym układzie wsp. [kN]
Mi – moment zginający podporowy w globalnym układzie wsp. [kNm]

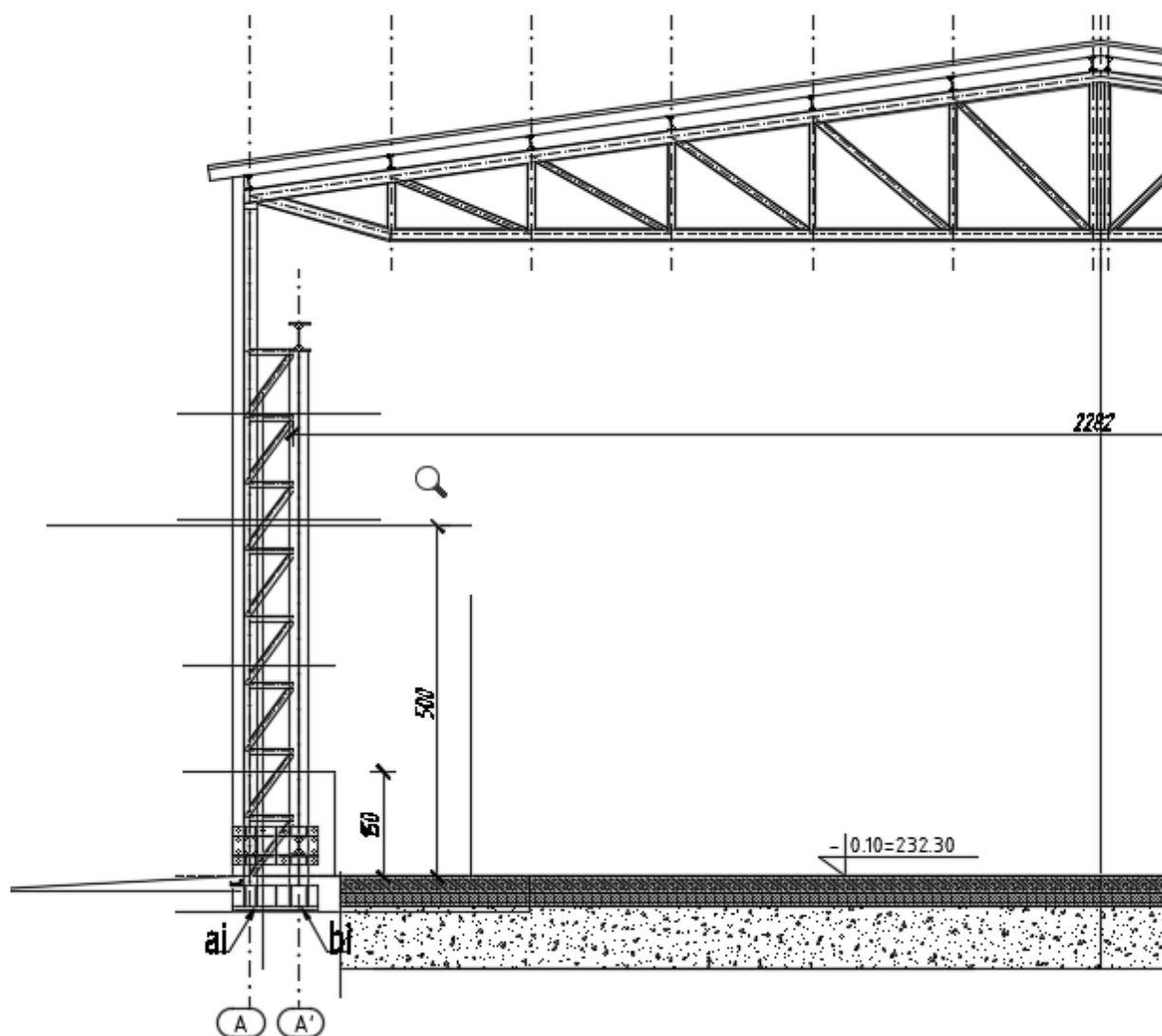
REAKCJE PODPOROWE:



UWAGI:

Reakcje podporowe

$M_x(YZ)$
 $M_y(XZ)$
 $M_z(XY)$



ZAŁĄCZNIK NR 2.

Obliczenia statyczno-wytrzymałościowe (wyciąg)

a) Obliczenia nośności pala FDP

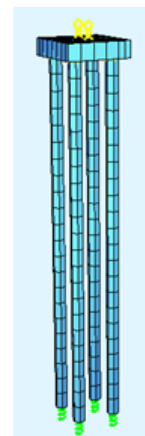


b) Obliczenia sił wewnętrznych w palach

STOPA GŁÓWNA - PALE

Forces in Beam-Elements

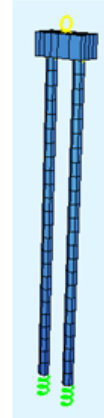
Elem.	X	LC	Name	N	VY	VZ	MT	MY	MZ	MB	MT2		N	H	M
Nr	[m]	Nr		[kN]	[kN]	[kN]	[kNm]	[kNm]	[kNm]	[kNm2]	[kNm]		[kN]	[kN]	[kNm]
66	0.5	2122	MINZ-N	-325.3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0		-325.3	0.0	0.0
67	0	2121	MAXZ-N	44.9	9.4	0.4	0.0	-4.5	25.1	0.0	0.0		44.9	9.4	25.5
45	0	2124	MINZ-VY	-191.7	-31.2	-7.1	0.0	4.4	-24.4	0.0	0.0		-191.7	32.0	24.8
23	0	2123	MAXZ-VY	-170.0	30.8	6.9	0.0	-4.5	10.2	0.0	0.0		-170.0	31.5	11.1
1	0	2126	MINZ-VZ	-125.4	-25.4	-19.5	0.0	10.9	-12.8	0.0	0.0		-125.4	32.0	16.8
1	0	2125	MAXZ-VZ	-234.8	-6.1	8.7	0.0	-8.2	5.9	0.0	0.0		-234.8	10.6	10.1
45	0	2126	MINZ-MT	-230.3	-18.4	-18.2	0.0	12.9	-17.1	0.0	0.0		-230.3	25.9	21.4
23	0	2125	MAXZ-MT	13.6	9.1	7.0	0.0	-5.1	24.7	0.0	0.0		13.6	11.5	25.2
5	0.5	2130	MINZ-MY	-191.5	1.9	0.2	0.0	-12.7	24.5	0.0	0.0		-191.5	1.9	27.7
1	0	2129	MAXZ-MY	-161.9	-25.4	-19.5	0.0	14.3	-26.8	0.0	0.0		-161.9	32.1	30.4
1	0	2132	MINZ-MZ	-128.7	-26.8	-6.5	0.0	11.9	-48.8	0.0	0.0		-128.7	27.6	50.2
67	0	2131	MAXZ-MZ	-8.6	10.7	4.0	0.0	-7.8	33.5	0.0	0.0		-8.6	11.4	34.4
1	0	2121	MINZ-MB	-18.4	-7.8	-2.0	0.0	2.5	-9.6	0.0	0.0		-18.4	8.0	10.0
1	0	2121	MAXZ-MB	-18.4	-7.8	-2.0	0.0	2.5	-9.6	0.0	0.0		-18.4	8.0	10.0
1	0	2121	MINZ-MT2	-18.4	-7.8	-2.0	0.0	2.5	-9.6	0.0	0.0		-18.4	8.0	10.0
1	0	2121	MAXZ-MT2	-18.4	-7.8	-2.0	0.0	2.5	-9.6	0.0	0.0		-18.4	8.0	10.0



STOPA ŚCIANA SZCZYTOWA - PALE

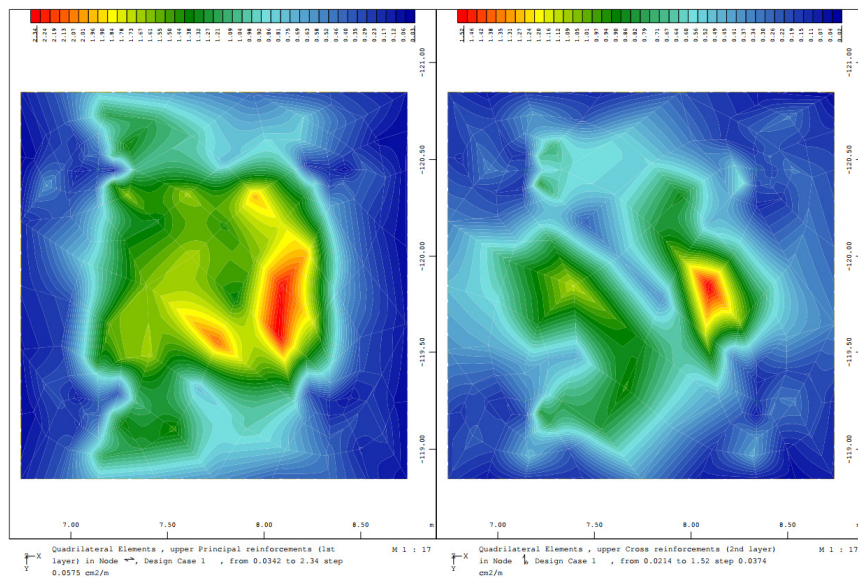
Forces in Beam-Elements

Elem.	X	LC	Name	N	VY	VZ	MT	MY	MZ	MB	MT2		N	H	M
Nr	[m]	Nr		[kN]	[kN]	[kN]	[kNm]	[kNm]	[kNm]	[kNm2]	[kNm]		[kN]	[kN]	[kNm]
48	0.5	2122	MINZ-N	-186.7	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0		-186.7	0.0	0.0
73	0	2121	MAXZ-N	-23.6	-6.5	-3.5	0.0	-11.3	5.2	0.0	0.0		-23.6	7.4	12.5
25	0	2124	MINZ-VY	-130.1	-26.0	0.0	0.0	0.0	-0.7	0.0	0.0		-130.1	26.0	0.7
1	0	2122	MAXZ-VY	-90.2	26.0	0.0	0.0	-0.1	36.0	0.0	0.0		-90.2	26.0	36.0
101	0	2122	MINZ-VZ	-148.4	2.2	-5.6	0.0	12.4	12.7	0.0	0.0		-148.4	6.0	17.8
125	0	2125	MAXZ-VZ	-143.8	2.2	5.8	0.0	-14.6	12.5	0.0	0.0		-143.8	6.2	19.3
73	0	2128	MINZ-MT	-79.5	6.8	2.2	0.0	-21.4	13.7	0.0	0.0		-79.5	7.1	25.4
49	0	2127	MAXZ-MT	-79.6	6.8	-2.2	0.0	21.2	13.7	0.0	0.0		-79.6	7.1	25.3
121	0	2130	MINZ-MY	-136.1	-6.5	0.7	0.0	-22.4	8.9	0.0	0.0		-136.1	6.6	24.1
97	0	2122	MAXZ-MY	-140.7	-6.8	-2.2	0.0	21.3	8.8	0.0	0.0		-140.7	7.1	23.1
7	0.5	2132	MINZ-MZ	-96.1	0.0	0.0	0.0	0.0	-9.1	0.0	0.0		-96.1	0.0	9.1
1	0	2122	MAXZ-MZ	-90.2	26.0	0.0	0.0	-0.1	36.0	0.0	0.0		-90.2	26.0	36.0
1	0	2121	MINZ-MB	-23.7	-6.5	-1.4	0.0	-1.8	5.3	0.0	0.0		-23.7	6.6	5.6
1	0	2121	MAXZ-MB	-23.7	-6.5	-1.4	0.0	-1.8	5.3	0.0	0.0		-23.7	6.6	5.6
1	0	2121	MINZ-MT2	-23.7	-6.5	-1.4	0.0	-1.8	5.3	0.0	0.0		-23.7	6.6	5.6
1	0	2121	MAXZ-MT2	-23.7	-6.5	-1.4	0.0	-1.8	5.3	0.0	0.0		-23.7	6.6	5.6

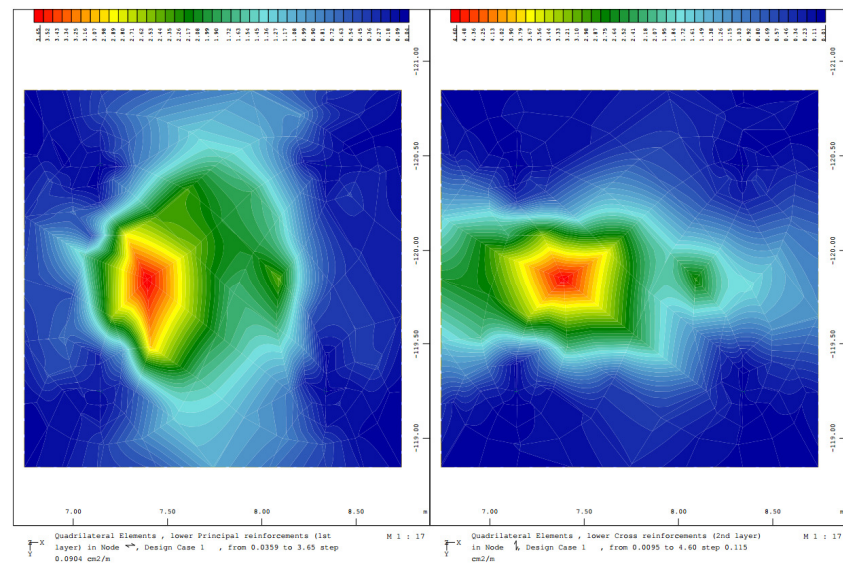


c) Obliczenia zbrojenia w stopie fundamentowej – ściana podłużna

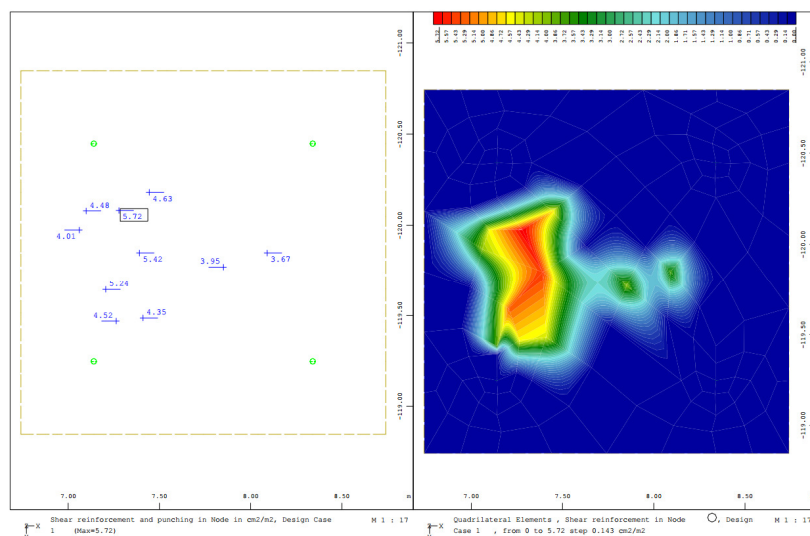
• Zbrojenie górne



• Zbrojenie dolne

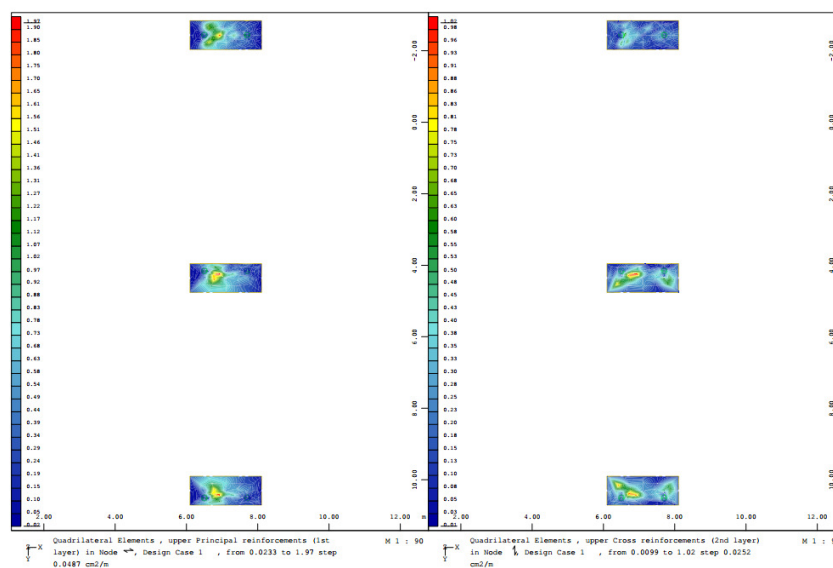


• Zbrojenie poprzeczne

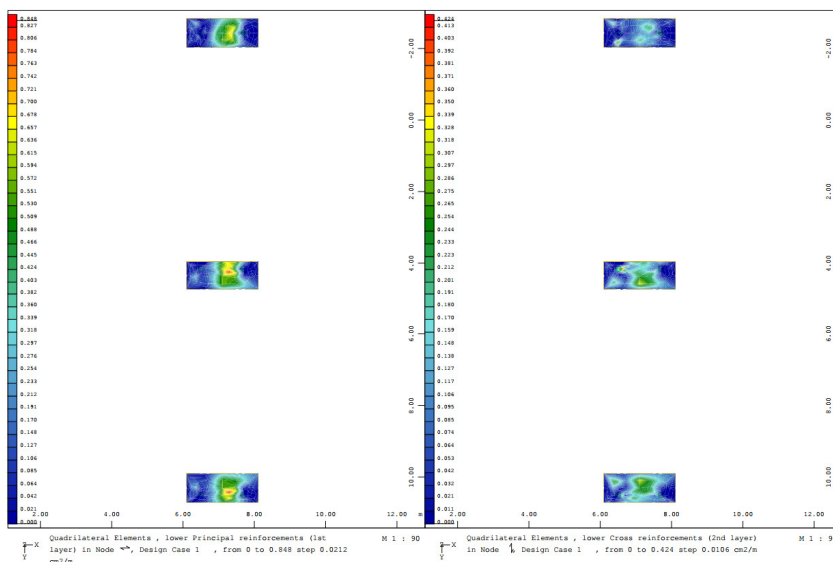


d) Obliczenia zbrojenia w stopie fundamentowej – ściana szczytowa

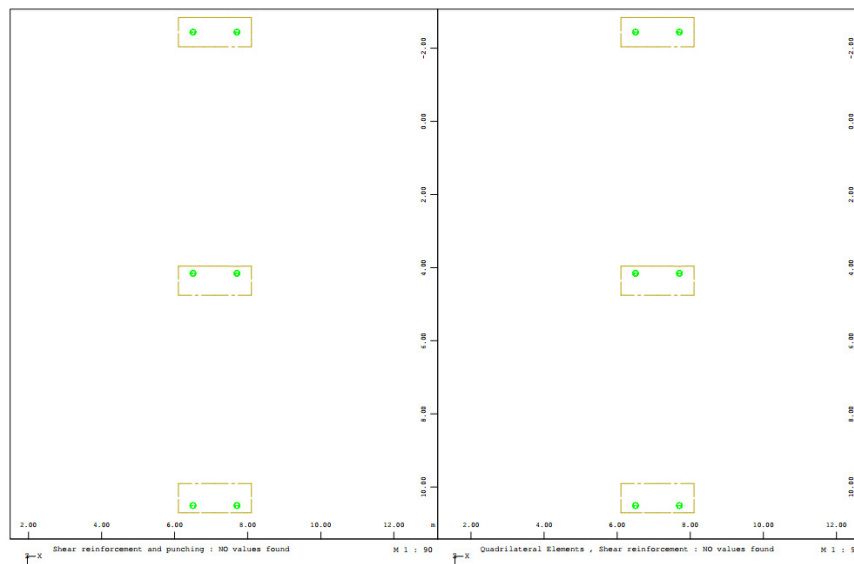
• Zbrojenie górne



• Zbrojenie dolne



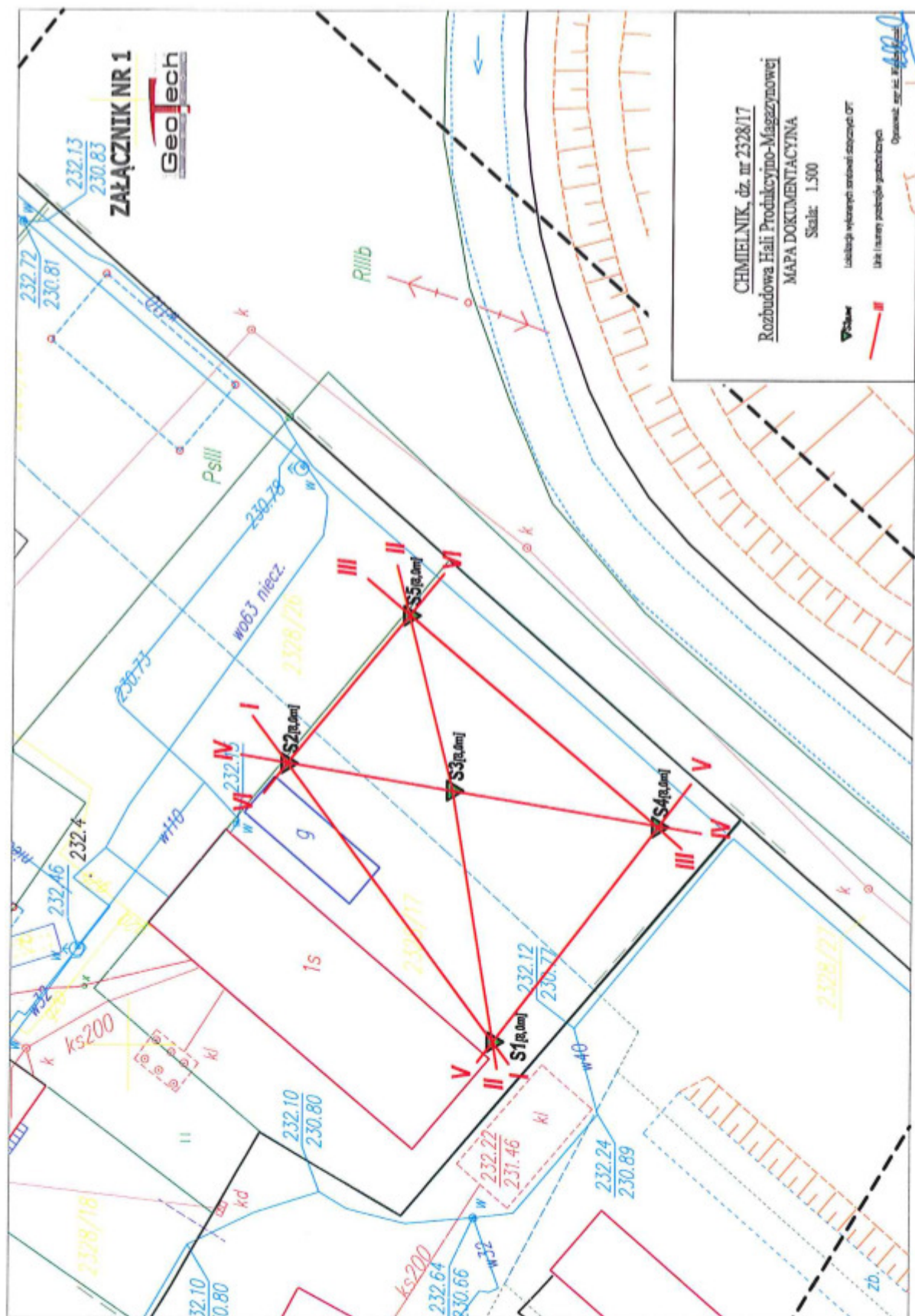
• Zbrojenie poprzeczne



ZAŁĄCZNIK NR 3.

Dokumentacja geologiczna (wyciąg)

<p><i>Wykonawca:</i></p> <div style="display: flex; justify-content: space-between; align-items: center;"> <div style="text-align: center;">  <p>GeoTech R Z E S Z O W</p> </div> <div style="text-align: right;"> <p>Zakład Usług Geologicznych i Projektowych Budownictwa i Ochrony Środowiska</p> <p>35-317 Rzeszów, ul. Budziwojska 79, tel: (017)2302023, fax: (017)2293364 e-mail: biuro@geotech.rzeszow.pl</p> </div> </div>			
<p><i>Zleceniodawca:</i></p> <div style="display: flex; justify-content: space-between; align-items: center;"> <div style="text-align: center;">  <p>Profibud</p> </div> <div style="text-align: right;"> <p>AJ Profibud Sp. z o.o. Spółka komandytowa 36-016, Chmielnik 277b woj. podkarpackie</p> </div> </div>			
<p><i>Zamierzenie budowlane:</i></p> <p style="text-align: center;">ROZBUDOWA HALI PRODUKCYJNO – MAGAZYNOWEJ I BUDOWA HALI MAGAZYNOWEJ Z CZĘŚCIĄ SOCJALNĄ W CHMIELNIKU NA DZIAŁCE NR 2328/17 I 2328/26.</p>			
<p><i>Tytuł opracowania:</i></p> <p style="text-align: center;"><u>Opinia Geotechniczna</u> dla potrzeb określenia warunków gruntowo-wodnych pod projektowaną rozbudowę hali produkcyjno-magazynowej i budowę hali magazynowej z częścią socjalną na działkach 2328/17 i 2328/26 w Chmielniku – powiat rzeszowski województwo podkarpackie.</p>			
<i>Stanowisko</i>	<i>Imię i nazwisko</i>	<i>Nr uprawnień</i>	<i>Podpis</i>
<i>Opracował:</i>	mgr inż. Wiesław Kozak	MŚ VII – 1384	
<i>Prezes Zarządu:</i>	mgr inż. Grzegorz Czudec		
<i>Data:</i>	<i>Nr egzemplarza:</i>	<i>Nr archiwalny:</i>	
06-2017		1960	

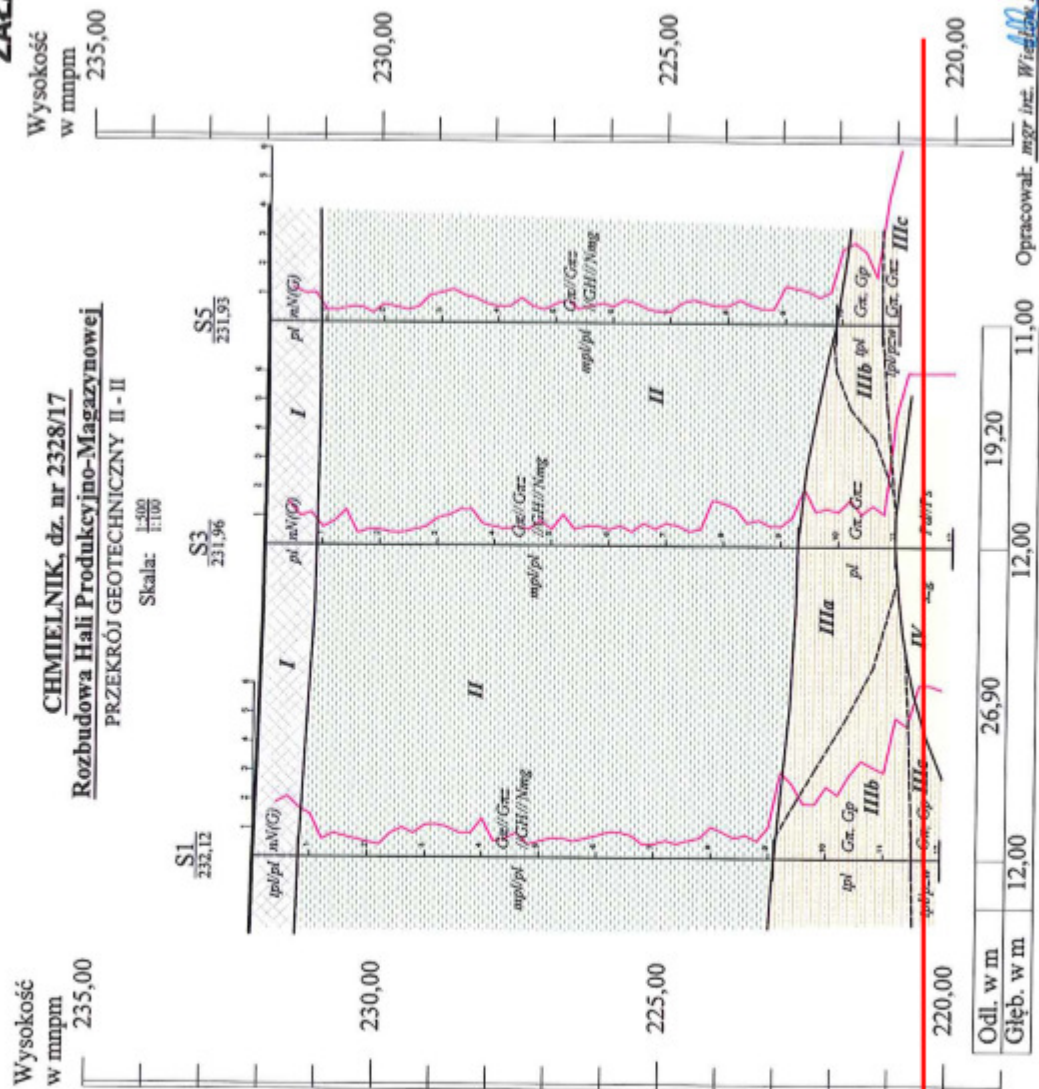


GeoTech				Tabela charakterystycznych parametrów geotechnicznych										ZAŁĄCZNIK NR 2				Opracował: mgr inż. <u>Wiesław Kozak</u>																	
TEMAT: CHMIELNIK, dz. nr 2328/17 - Rozbudowa Hali Produkcyjno-Magazynowej																																			
OBJAŚNIENIA GEOLOGICZNE																																			
Profil stratygraficzno-genetyczno-litologiczny																																			
Stratygrafia i geneza		Zastosowane oznaczenia		Litologia		Numer warstwy geotechnicznej		Symbol gruntu wg PN-86/B-02480		Stan gruntu		Wilgotność naturalna (%)		Gęstość objętościowa (t/m ³)		Spójność (kPa)		Kąt tarcia wewnętrznego (°)		Edometryczny moduł ścisłości		Moduł odkształcenia		Moduł ścisłości pierwotnej - interpretacja CPT (kPa)		Wyrzynalność na ścinanie (kPa)		Kąt tarcia wewnętrznego - interpretacja CPT (°)		Zawartość części organicznych [%]					
										I _o I _L		w _n		ρ		C _u		φ _u		M _o M		E _o E		M ^(CPT) S _u		φ ^(CPT)		I _{om}							
				nasyły		I		nN(G)		- 0,40 (0,30-0,45)		21,0		2,05		10		11		-		-		4 500		40		-		-					
				HASY, HADY ORGANICZNE, HADLY		II		G _{cz} //G _{cz} //GH//Nmg		- 0,50 (0,40-0,65)		40,0		1,80		8		10		-		1 750 (g=0,70)		2 500 (1600-3000)		23 (15-45)		-		-					
				HASY, HADY ORGANICZNE, HADLY		IIIa		G _{cz} G _{cz}		- 0,35 (0,30-0,38)		28,0		1,90		11		12		-		4 200 (g=0,70)		6 000		50		-		-					
				OSADY RZECZNO-ZASTOISKOWE		IIIb		G _{cz} G _p G _{cz}		- 0,20 (0,15-0,25)		22,0		2,00		16		14		-		8 400 (g=0,70)		12 000 (10 000-15 000)		115 (90-130)		-		-					
				OSADY RZECZNO-ZASTOISKOWE		IIIc		G _{cz} G _p G _{cz}		- 0,05 (0,00-0,10)		20,0		2,05		25		17		-		21 000 (g=0,70)		30 000 (25 000-40 000)		230 (180-300)		-		-					
				UTWORZY PASYCZYSTY		IV		Pd//Ps		0,55 (0,50-0,60)		24,0		1,90		-		30		-		40 700 (g=0,74)		55 000 (50 000-60 000)		-		36 (36-37,5)		-					
CZWARTORZĘD																																			

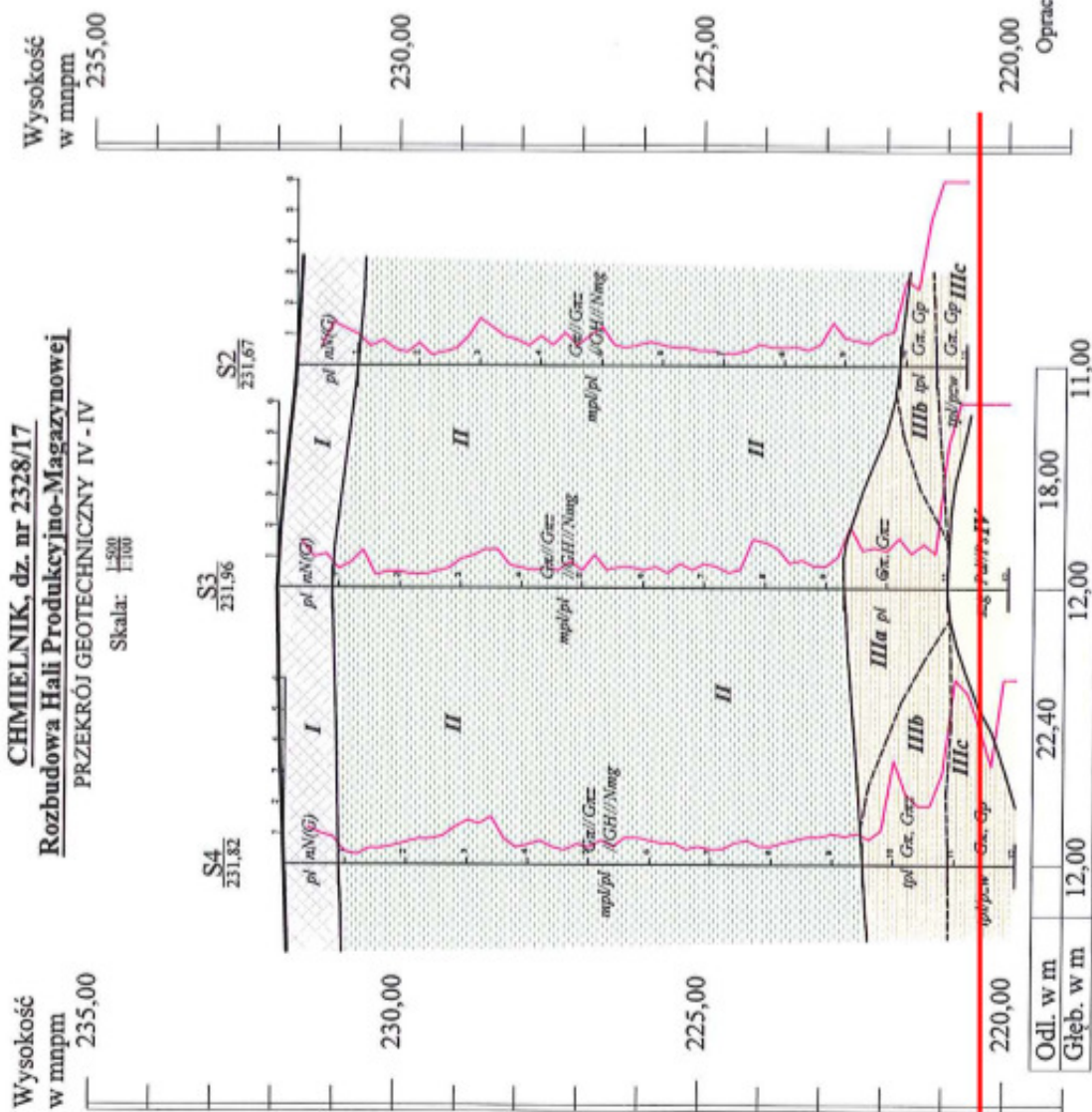
UWAGA: Tabela podaje wartości charakterystyczne parametrów geotechnicznych wyznaczone bezpośrednio, za pomocą badań terenowych (A)) oraz na podstawie zależności korelacyjnych i doświadczeń na podobnych terenach (B))

Do obliczenia modułu odkształcenia zastosowano wzór z normy PN-81/B-03020: $E_o = M^{opt} \cdot \theta$ - gdzie θ - współczynnik zależny od rodzaju gruntu (0,30-0,45) - przedziały wartości wynikające ze zróżnicowania cech fizyczno - mechanicznych gruntów w obrębie danej warstwy

ZAŁĄCZNIK NR 3



CHMIELNIK, dz. nr 2328/17
Rozbudowa Hali Produkcyjno-Magazynowej
PRZEKŁÓJ GEOTECHNICZNY IV - IV

Skala: $\frac{1:500}{1:100}$ 

Opracował: mgr inż. Wiesław Kozak

ZAŁĄCZNIK NR 4.

Informacja BIOZ

1. Zakres robót dla fundamentów palowych

Przewiduje się, że w trakcie prowadzenia robót będą prowadzone specjalistyczne roboty budowlane, w tym prace związane z:

- pracami przygotowawczymi, w tym: wykopami i przemieszczeniami mas ziemi,
- wykonywaniem robót żelbetowych w tym związanych z transportem mieszanki betonowej przy pomocy pomp do betonu oraz transportem zbrojenia ręcznym i przy pomocy wciągarek,
- pracom dźwigów i wiertnic.

2. Wykaz istniejących obiektów budowlanych

Teren robót powinien być wolny od wszelkich obiektów i infrastruktury podziemnej, którą należy usunąć przed przystąpieniem do robót fundamentowych.

3. Wskazanie elementów zagospodarowania terenu, które mogą stwarzać zagrożenie dla zdrowia i bezpieczeństwa ludzi.

W celu zminimalizowania zagrożeń wynikających z konieczności właściwego zagospodarowania terenu należy przede wszystkim:

- ogrodzić teren i wyznaczyć drogi wyjścia i przejścia na budowie,
- oznaczyć teren bezpośredniej pracy wiertnicy,
- urządzić składowiska materiałów budowlanych,
- urządzić pomieszczenia higieniczno – sanitarne i socjalne dla pracowników.

4. Wskazania dotyczące przewidywanych zagrożeń występujących podczas realizacji robót budowlanych.

Istnieje możliwość wystąpienia zagrożenia dla bezpieczeństwa i zdrowia ludzi podczas realizacji robót fundamentowych związanych z:

- pracami przygotowawczymi, w tym wykopem i wymianą gruntu, przemieszczaniem mas ziemnych, wykonywaniem odwiertów pod pale o głębokości poniżej 3m,
- pracami żelbetowymi, w tym pracami związanymi z użyciem transportu bliskiego, pracami związanymi z przemieszczaniem materiałów budowlanych, z pracami spawalniczymi.

Kierownik Budowy obowiązany jest je ocenić i udokumentować ryzyko zawodowe występujące przy pracach budowlanych, stwarzających zagrożenie dla bezpieczeństwa pracowników. Biorąc pod uwagę zakres prowadzonych prac oraz skomplikowany charakter ich realizacji, przewiduje się, że w trakcie budowy prowadzone będą następujące prace zaliczane do szczególnie niebezpiecznych:

- wykonywanie głębokich wykopów
- prace związane z opuszczaniem do wkopu mieszanki betonowej oraz zbrojenia.

5. Wskazania o sposobie prowadzenia instruktażu pracowników przed przystąpieniem do realizacji robót szczególnie niebezpiecznych.

Każdy pracownik powinien posiadać umiejętności do wykonywania robót budowlanych oraz dostateczną znajomość wymagań w zakresie BHP określonych w przepisach prawa. Każdy pracownik zatrudniony na budowie powinien odbyć szkolenie wstępne w zakresie BHP. Szkolenie wstępne powinno się składać z instruktażu ogólnego i stanowiskowego.

Instruktaż ogólny powinien prowadzić inspektor BHP a instruktaż stanowiskowy Kierownik Budowy bądź jego upoważniony brygadzysta. Dokument o odbycia szkolenia wstępnego w dziedzinie BHP powinien znajdować się w aktach osobowych pracownika. Każdy pracownik powinien być przeszkolony okresowo. Na budowie określa się czasookres prowadzenia okresowych szkoleń BHP – co pół roku. Pracownik obsługujący maszynę lub urządzenie transportu bliskiego może je eksploatować po przyjęciu do wiadomości informacji o bezpiecznym użytkowaniu.

Rodzaje prac przed którymi należy przeprowadzić szkolenie:

obsługa urządzeń transportu bliskiego

prace psychofizyczne (m.in. prace przy obsłudze podnośników i platform hydraulicznych, prace przy obsłudze żurawi wieżowych, samojezdnych i dźwigów, prace operatorów samojezdnych ciężkich maszyn budowlanych itd.)

6. Wskazanie środków technicznych i organizacyjnych zapobiegających niebezpieczeństwom.

Wszystkie prace budowlane muszą być wykonywane z wykorzystaniem wszelkich możliwych zabezpieczeń przewidzianych prawem.

- Maszyny i urządzenia transportu bliskiego:

Zastosowane maszyny i urządzenia transportu bliskiego oraz sprzęt muszą być wykorzystywane zgodnie ze swoim przeznaczeniem, z dokumentacją (DTR) i instrukcjami: obsługi i konserwacji, bezpieczeństwa pracy oraz bezpieczeństwa i ochrony zdrowia.

- Środki ochrony indywidualnej

Zastosowane środki ochrony indywidualnej muszą być zgodne z wymogami norm i posiadać certyfikaty i oceny zgodności z normami.

- Zasady bezpiecznej pracy

Należy zachowywać wszelkie procedury postępowania i komunikowania się zmierzające do stworzenia możliwie najbezpieczniejszych warunków wykonania robót.

- Prace związane z obecnością napięcia elektrycznego

Należy stosować typowe rozdzielnice prądu oraz inne sprzęty elektryczne posiadające konieczne dopuszczenia i oceny zgodności z normami. Zabrania się stosowania wszelkich prowizorycznych połączeń.

W planie BIOZ należy uwzględnić prace uznane jako mogące stwarzać zagrożenie dla bezpieczeństwa i zdrowia ludzi. Powinno się je wykonywać zgodnie z obowiązującymi przepisami i normami obowiązującymi przy wykonywaniu robót budowlanych.

ZAŁĄCZNIK NR 5.

Uprawnienia

MAP OIIB/KK/0054-0666/15

DECYZJA

Na podstawie art. 24 ust. 1 pkt 2 ustawy z dnia 15 grudnia 2000 r. o samorządach zawodowych architektów oraz inżynierów budownictwa (*tekst jednolity: Dz. U. z 2014 r., poz. 1946*), art. 12 ust. 2 i ust. 3, ust. 4c pkt 3, art. 14 ust. 1 pkt 2 ustawy z dnia 7 lipca 1994 r. Prawo budowlane (*tekst jednolity: Dz. U. z 2016 r., poz. 290 z późn. zm.*), § 10 i § 12 ust. 1 rozporządzenia Ministra Infrastruktury i Rozwoju z dnia 11 września 2014 r. w sprawie samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie (*Dz. U. z 2014 r. poz. 1278*), po ustaleniu, że zostały spełnione warunki w zakresie przygotowania zawodowego oraz po złożeniu egzaminu na uprawnienia budowlane z wynikiem pozytywnym

Pan Łukasz Marian Ślaga

magister inżynier

kierunek: Budownictwo

ur. dnia 14.05.1988 r. w Krakowie

otrzymuje

UPRAWNIENIA BUDOWLANE

numer ewidencyjny MAP/0219/PWBKb/16

**do projektowania i kierowania robotami budowlanymi
w specjalności konstrukcyjno – budowlanej
bcz ograniczeń.**

UZASADNIENIE

W związku z uwzględnieniem w całości żądania strony, na podstawie art. 107 § 4 K.p.a. odstępuje się od uzasadnienia decyzji. Zakres nadanych uprawnień budowlanych wskazano na odwrocie decyzji.

Pouczenie

Od niniejszej decyzji służy odwołanie do Krajowej Komisji Kwalifikacyjnej Polskiej Izby Inżynierów Budownictwa w Warszawie, za pośrednictwem Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej Małopolskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa w Krakowie w terminie 14 dni od daty jej doręczenia.

Skład Orzekający
Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej:

1. Przewodniczący Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej
dr inż. Zygmunt Rawicki
2. Członek Składu Orzekającego
mgr inż. arch. Elżbieta Gabrys
3. Członek Składu Orzekającego
mgr inż. Krzysztof Seweryn

[Podpisy członków komisji]



**Szczegółowy zakres uprawnień
do projektowania i kierowania robotami budowlanymi
w specjalności konstrukcyjno - budowlanej
bez ograniczeń**

I. Na mocy art. 12 ust. 1 pkt 1 - 5, art. 13 ust. 1, 3 i 4 ustawy - Prawo budowlane (tekst jednolity: Dz. U. z 2016 r., poz. 290 z późn. zm.), w zakresie objętym wyżej wymienioną specjalnością, niniejsze uprawnienia stanowią podstawę do:

- 1) projektowania, sprawdzania projektów architektoniczno-budowlanych i sprawowania nadzoru autorskiego,*
- 2) kierowania budową lub innymi robotami budowlanymi,*
- 3) kierowania wytwarzaniem konstrukcyjnych elementów budowlanych oraz nadzoru i kontroli technicznej wytwarzania tych elementów,*
- 4) wykonywania nadzoru inwestorskiego,*
- 5) sprawowania kontroli technicznej utrzymania obiektów budowlanych.*

II. Na mocy § 12 ust. 1 rozporządzenia Ministra Infrastruktury i Rozwoju z dnia 11 września 2014 r. w sprawie samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie (Dz. U. z 2014 r. poz. 1278), niniejsze uprawnienia uprawniają do:

do projektowania konstrukcji obiektu i kierowania robotami budowlanymi w odniesieniu do konstrukcji oraz architektury obiektu.

Zgodnie z § 10 w/w rozporządzenia uprawnienia budowlane do projektowania w odpowiedniej specjalności uprawniają do sporządzania projektu zagospodarowania działki lub terenu, w zakresie danej specjalności.

Skład Orzekający
Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej:

1. Przewodniczący Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej
dr inż. Zygmunt Rawicki
2. Członek Składu Orzekającego
mgr inż. arch. Elżbieta Gabryś
3. Członek Składu Orzekającego
mgr inż. Krzysztof Seweryn



Otrzymują:

1. Pan Łukasz Ślaga
ul. Włoka 19/49
30-638 Kraków
2. Główny Inspektor Nadzoru Budowlanego
3. a/a



Zaświadczenie

o numerze weryfikacyjnym:

MAP-MFL-DPZ-WVC *

Pan Łukasz Marian Ślaga o numerze ewidencyjnym MAP/BO/0337/16

adres zamieszkania ul. Włoska 19/49, 30-638 Kraków

jest członkiem Małopolskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa i posiada wymagane ubezpieczenie od odpowiedzialności cywilnej.

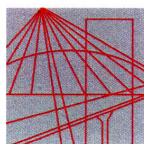
Niniejsze zaświadczenie jest ważne do dnia 2018-07-31.

Zaświadczenie zostało wygenerowane elektronicznie i opatrzone bezpiecznym podpisem elektronicznym weryfikowanym przy pomocy ważnego kwalifikowanego certyfikatu w dniu 2017-07-04 roku przez:

Stanisław Karczmarczyk, Przewodniczący Rady Małopolskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa.

(Zgodnie art. 5 ust 2 ustawy z dnia 18 września 2001 r. o podpisie elektronicznym (Dz. U. 2001 Nr 130 poz. 1450) dane w postaci elektronicznej opatrzone bezpiecznym podpisem elektronicznym weryfikowanym przy pomocy ważnego kwalifikowanego certyfikatu są równoważne pod względem skutków prawnych dokumentom opatrzonym podpisami własnoręcznymi.)

* Weryfikację poprawności danych w niniejszym zaświadczeniu można sprawdzić za pomocą numeru weryfikacyjnego zaświadczenia na stronie Polskiej Izby Inżynierów Budownictwa www.pilb.org.pl lub kontaktując się z biurem właściwej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa.



MAŁOPOLSKA
OKRĘGOWA
IZBA
INŻYNIERÓW
BUDOWNICTWA

Kraków, dnia 17 czerwca 2008 r.

MAP OIIB/KK/0054-0051/08

DECYZJA

Na podstawie art.24 ust. 1 pkt 2 ustawy z dnia 15 grudnia 2000 r. o samorządach zawodowych architektów, inżynierów budownictwa oraz urbanistów (*Dz. U. z 2001 r. Nr 5 poz. 42, z późn. zm.*), art. 12 ust. 1 pkt 1 i 5, art. 12 ust. 3, art. 13 ust. 1 pkt 1 oraz art. 13 ust. 4, art. 14 ust. 1 pkt 2 ustawy z dnia 7 lipca 1994 r. Prawo budowlane (*tekst jednolity: Dz. U. z 2006 r. Nr 156 poz. 1118 z późn. zm.*), § 11 ust 1 pkt 1, § 15 i § 17 ust. 1 pkt 1 rozporządzenia Ministra Transportu i Budownictwa z dnia 28 kwietnia 2006 r. w sprawie samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie (*Dz. U. z 2006 r. Nr 83 poz. 578 z późn. zm.*) oraz art. 104 ustawy z dnia 14 czerwca 1960 r. Kodeks postępowania administracyjnego (*tekst jednolity: Dz. U. z 2000 r. Nr 98, poz. 1071 z późn. zm.*).

Małopolska Okręgowa Komisja Kwalifikacyjna stwierdza, że

Pan mgr inż. **Rafał Stanisław Szydłowski**
urodzony dnia 09.05.1976 r. w Bochni
uzyskał

UPRAWNIENIA BUDOWLANE

numer ewidencyjny MAP/0083/POOK/08

**do projektowania bez ograniczeń
w specjalności konstrukcyjno - budowlanej.**

UZASADNIENIE

Okręgowa Komisja Kwalifikacyjna Małopolskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa w Krakowie na podstawie protokołów z postępowania kwalifikacyjnego oraz z przeprowadzonego egzaminu, stwierdziła, że Pan Rafał Szydłowski posiada wymagane prawem wykształcenie i praktykę zawodową konieczną do uzyskania uprawnień budowlanych w wyżej wymienionej specjalności i uzyskał pozytywny wynik egzaminu na uprawnienia budowlane. Szczegółowy zakres nadanych uprawnień budowlanych wskazano na odwrocie decyzji.

POUCZENIE

Od niniejszej decyzji służy odwołanie do Krajowej Komisji Kwalifikacyjnej Polskiej Izby Inżynierów Budownictwa w Warszawie, za pośrednictwem Małopolskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa w Krakowie w terminie 14 dni od daty jej doręczenia.

Skład Orzekający
Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej:

1. Przewodniczący Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej
dr inż. Stanisław Karczmarczyk
2. Członek Składu Orzekającego
mgr inż. arch. Elżbieta Gabryś
3. Członek Składu Orzekającego
dr inż. Marian Plachecki

[Signature of Stanisław Karczmarczyk]
[Signature of Elżbieta Gabryś]
[Signature of Marian Plachecki]



Otrzymują:

1. Pan Rafał Szydłowski
ul. Windakiewicza 28/13
32-700 Bochnia
2. Główny Inspektor Nadzoru Budowlanego
3. a/a



Zaświadczenie

o numerze weryfikacyjnym:

MAP-78N-RS2-GTX *

Pan Rafał Szydłowski o numerze ewidencyjnym MAP/BO/0424/08
adres zamieszkania ul. Dominikanów 14, 31-409 Kraków
jest członkiem Małopolskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa i posiada wymagane
ubezpieczenie od odpowiedzialności cywilnej.
Niniejsze zaświadczenie jest ważne do dnia 2018-07-31.

Zaświadczenie zostało wygenerowane elektronicznie i opatrzone bezpiecznym podpisem elektronicznym
weryfikowanym przy pomocy ważnego kwalifikowanego certyfikatu w dniu 2017-07-19 roku przez:

Stanisław Karczmarczyk, Przewodniczący Rady Małopolskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa.

(Zgodnie art. 5 ust 2 ustawy z dnia 18 września 2001 r. o podpisie elektronicznym (Dz. U. 2001 Nr 130 poz. 1450) dane w postaci elektronicznej opatrzone bezpiecznym podpisem elektronicznym weryfikowanym przy pomocy ważnego kwalifikowanego certyfikatu są równoważne pod względem skutków prawnych dokumentom opatrzonym podpisami własnoręcznymi.)

* Weryfikację poprawności danych w niniejszym zaświadczeniu można sprawdzić za pomocą numeru weryfikacyjnego zaświadczenia na stronie Polskiej Izby Inżynierów Budownictwa www.piib.org.pl lub kontaktując się z biurem właściwej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa.