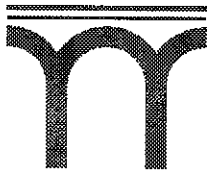


Inwestycja:	Budowa Hali Widowiskowo - Sportowej (Czyżyny) w Krakowie		
Zamawiający:	Agencja Rozwoju Miasta S.A.		
Zarządzenie i nadzór:	Agencja Rozwoju Miasta S.A.		
Nadzór Autorski:	PERBO - PROJEKT Sp. z o.o.		
Wykonawca Robót Budowlano-Montażowych:	Mostostal Warszawa S.A.		
Wniosek o Zatwierdzenie Dokumentacji Technologiczno - Warsztatowej		Branża	Nr 304
Wnioskodawca:			Data:
<p>Zakres i wykaz dokumentacji:</p> <p>Projekt płyty fundamentowej hali treningowej - projekt zamienny <i>Anty 2014.</i></p> <p style="text-align: center;"><i>[Signature]</i></p> <p style="text-align: center;">.....</p> <p>Podpis: Data:</p>			
<p>Stanowisko Nadzoru Autorskiego:</p> <p>Niniejsza Dokumentacja nie zmienia warunków Pozwolenia na Budowę oraz nie jest zmianą istotną w świetle ustawy z dnia 7.VII.1994r. z późniejszymi zmianami.</p> <p>Podpis: Data:</p>			
<p>Stanowisko Zamawiającego :</p> <p>Podpis: Data:</p>			
Data złożenia do Zamawiającego	Data złożenia do Nadzoru Autorskiego	Data otrzymania odp. od Nadzoru Autorskiego	Data przekazania do Wykonawcy
ARM S.A. HALAW-S	WPŁYNEŁO data 05 MAR. 2014 podpis <i>[Signature]</i>		



**Firma Inżynierska „PROINWEST”
Andrzej Daszewski**

ul. Grochowska 23a, 31-516 Kraków
tel. 0-501-531-613 e-mail: adaszewski@onet.pl
NIP: 944-152-00-70 REGON: 120028391

Temat opracowania:

HALA WIDOWISKOWO SPORTOWA CZYŻYNY W KRAKOWIE
Projekt konstrukcyjny płyt fundamentowych - hala treningowa - projekt zamienny

Inwestor:

GMINA MIEJSKA KRAKÓW
Plac Wszystkich Świętych 3-4, 31-004 Kraków

Zleceniodawca:

MOSTOSTAL WARSZAWA S.A.
Ul. Konstruktorska 11a, 02-673 Warszawa

Projektował:

mgr inż. ANDRZEJ DASZEWSKI Eur Ing upr. 241/2001

Andrzej Daszewski
mgr inż. ANDRZEJ DASZEWSKI Eur Ing
Uprawnienia budowlane do projektowania
i kierowania robotami budowlanymi bez
ograniczeń w spec. konstrukcyjno-budowlanej
nr ewid. 241/2001, 281/2002 MAP/BO/5786/02
FEAM Register EUR ING No: 28397

Kraków, luty 2014

Wersja: 01

Spis treści

1. Przedmiot opracowania.....	2
2. Podstawy opracowania.....	2
3. Opis układu konstrukcyjnego i założeń do projektowania	2
4. Obciążenia i parametry podłoża.....	3
5. Parametry fibrobetonu	7
6. Analiza statyczno wytrzymałościowa elementów konstrukcyjnych.....	8
7. Opis przyjętych rozwiązań i wymagań	13
8. Część rysunkowa	15

1. Przedmiot opracowania

Przedmiotem opracowania jest projekt wykonawczy płyt fundamentowych w hali treningowej – projekt zamienny. Elementy zmienione w konstrukcji płyty to:

- Rezygnacja z wykonania kanałów mrozeniowych
- Rezygnacja z odwodnienia liniowego
- Wprowadzenie różnych poziomów powierzchni płyty
- Wprowadzenie studni odwadniającej

2. Podstawy opracowania

Podstawami opracowania są:

- Zlecenie na wykonanie projektu konstrukcyjnego płyty fundamentowej
- Rysunek geometrii hali – Rzut z góry
- Rysunki przekrojów konstrukcyjnych hali oraz plan posadzek i podłóg w hali
- Informacje dotyczące obciążeń oddziaływujących na płyty fundamentowe wg pisma Biura Projektów MODERN CONSTRUCTION SYSTEMS Sp. z o.o. Poznań, L.dz. MCS/CZK/04a/2013 z dnia 12.03.2013
- Dane dotyczące klas ekspozycji elementów żelbetowych określone w notatce służbowej z dnia 14.11.2011 r.
- Wytyczne dotyczące gniazd do mocowania słupków wg pisma ARM S.A. z dnia 23.01.2014 z rewizją z dnia 27.01.2014
- Ustalenia z kierownictwem budowy w zakresie szczegółów rozwiązań:
 - Rozwiązanie konstrukcyjne przerw dylatacyjnych i roboczych
 - Rozwiązanie konstrukcyjne połączenia płyty ze ścianami hali
 - Układ przerw roboczych betonowania płyty
- Obowiązujące normy i przepisy

3. Opis układu konstrukcyjnego i założeń do projektowania

Płyty fundamentowe zlokalizowane są wewnątrz układów ścian nośnych hali okalających projektowany obszar o zmiennej funkcji: boiska do sportów halowych, scena do występów artystycznych, miejsce ustawienia trybun przestawnych.

Przewidziano wykonanie konstrukcji płyty fundamentowej jako płytę pojedynczą opartą na zagęszczonej podsypce wykonanej z gruntu niespoistego różnoziarnistego, o grubości ok. 0,6 m przykrywającej płytę fundamentową hali. Według wymagań projektanta konieczne jest zagęszczenie podłoża pod płytą do wartości $J_s = 1,0$ wg Proctora na całej grubości zasypki. W dalszej części opracowania określone zostaną szczegółowe parametry podłoża. W hali treningowej z uwagi na wykonaną płytę fundamentową pod konstrukcją hali nie uwzględnia się wporu wody gruntowej.

Przyjęto, że płyty będą wykonane z betonu zbrojonego stalowymi włóknami rozproszonymi o parametrach i ilości określonych na podstawie obliczeń statyczno - wytrzymałościowych. W celu zmniejszenia naprężeń skurczowych i termicznych płyty będą dylatowane oraz zostaną przewidziane przerwy robocze. Układ i sposób wykonania oraz uszczelnienia dylatacji a także przerw roboczych zostaną określone w dalszej części projektu.

Wobec braku informacji w opracowaniu nie przewidziano wykształcania spadków powierzchni płyty fundamentowej – należy je wykonać zgodnie z projektem podstawowym.

4. Obciążenia i parametry podłoża

a) Obciążenia stałe

ciężar własny płyt fundamentowych: $g_k = 25 \text{ kN/m}^3$, $\gamma_f = 1,10$

b) Obciążenia zmienne, n/p danych od Projektanta

1) obciążenie od pojazdów wjeżdżających na płytę – wg pkt. 3 PN-82/B-02004

obciążenie równomiernie rozłożone $p_k = 15 \text{ kN/m}^2$ (jak dla samochodu ciężarowego terenowego – tablica 2 lp. 6), $\gamma_f = 1,20$

obciążenie skupione od pojedynczego koła $P_k = 27,5$ kN (jak dla samochodu ciężarowego średniego – tablica 2 lp. 4), $\gamma_f = 1,20$

dla obliczeń płyty fundamentowej przyjęto współczynnik dynamiczny $\beta = 1,0$

obciążenie równomiernie rozłożone i skupione są wzajemnie wykluczające się

powierzchnia działania obciążenia na powierzchni płyty (zgodnie z normą) $0,42 \times 0,30$ m, dla rozkładu obciążenia do powierzchni środkowej płyty przyjęto grubość płyty 30cm, zatem powierzchnia obciążenia ma wymiary $0,72 \times 0,60$ m.

- 2) obciążenie pojazdem specjalnym (wózkiem podnośnikowym) wjeżdżającym na płytę – wg pkt. 2 PN-82/B-02004

obciążenie skupione od pojedynczego koła: pionowe $P_v = 118$ kN, poziome $P_H = 35$ kN (dla udźwigu nominalnego 100 kN), $\gamma_f = 1,10$

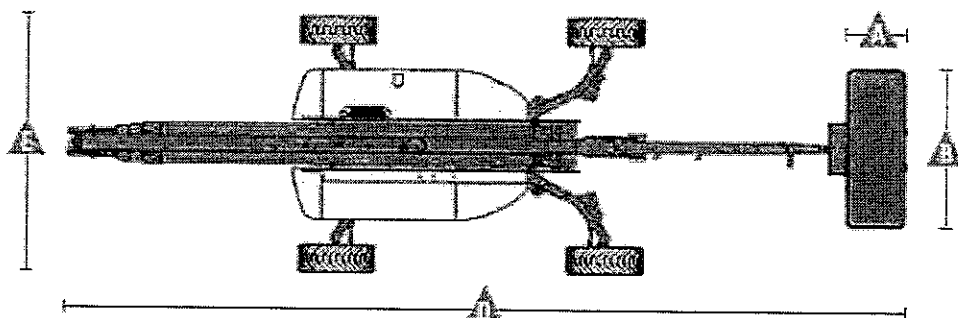
dla obliczeń płyty fundamentowej przyjęto współczynnik dynamiczny $\beta = 1,2$

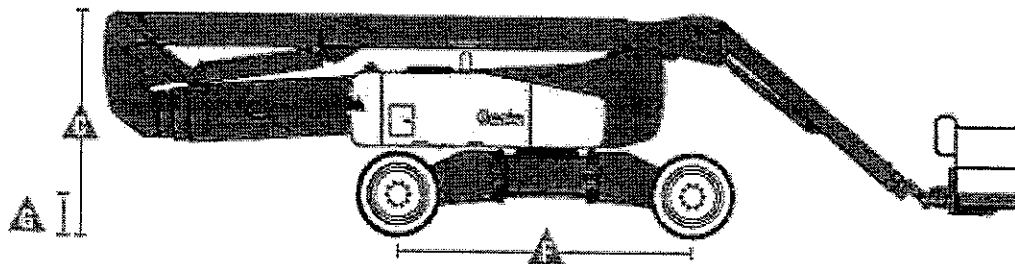
powierzchnia działania obciążenia na powierzchni płyty (zgodnie z normą) $0,50 \times 0,50$ m, dla rozkładu obciążenia do powierzchni środkowej płyty przyjęto grubość płyty 30cm, zatem powierzchnia obciążenia ma wymiary $0,80 \times 0,80$ m

przyjęto, że na płytę oddziałuje 1 wózek normowy

- 3) obciążenie podnośnikiem przegubowym Gennie Z-135/70

Parametry podnośnika wg informacji technicznej uzyskanej ze strony producenta:





Wymiary:

E – rozstaw kół: 3,94m (rozstaw rozłożony dla max obciążenia)

F – rozstaw osi: 4,72m (rozstaw rozłożony dla max obciążenia)

Wobec braku danych przyjęto powierzchnię przylegania koła do podłogi 20 x 20cm

Maksymalny ciężar: 20.693 kg

Maksymalne obciążenie: 272 kg

Maksymalne obciążenie 1 osi przyjęto zakładając podnoszenie max. ładunku na maksymalnym wsięgu wg karty technicznej podnośnika, tj ciężar 272 kg na ramieniu 21,34m

Moment powodujący przeciążenie przedniej osi: $M = 272 \times 21,34 = 5804$ kgm

Przeciążenie osi: $dG = 5804 / 4,72 = 1230$ kg

Maksymalne obciążenie osi: $G = 20693 / 2 + 1230 = 11.577$ kg x 9,81 = 113.565 N → przyjęto 114 kN / oś

Obciążenie maksymalne na 1 koło: $114 / 2 = 57$ kN

Minimalne obciążenie osi: $G = 20693 / 2 - 1230 = 9117$ kg x 9,81 = 89.433 N → przyjęto 90 kN / oś

Obciążenie minimalne na 1 koło: $90 / 2 = 45$ kN

- 4) obciążenie od areny podniesionej dla zawodów lekkoatletycznych
obciążenie równomiernie rozłożone 2,0 kN/m², $\gamma_f = 1,20$
- 5) obciążenie od sceny
obciążenie równomiernie rozłożone 2,5 kN/m², $\gamma_f = 1,20$
- 6) obciążenie użytkowe
obciążenie równomiernie rozłożone 3,0 kN/m², $\gamma_f = 1,30$

wzajemne relacje poszczególnych obciążeń zmiennych:

Nr	Opis / Nr	1.1	1.2	2	3	4	5
1.1	Pojazdy na płycie – obc. równomierne	+	-	-	-	-	-
1.2	Pojazdy na płycie – obc. skupione	-	+	-	-	-	-
2	Pojazdy specjalne	-	-	+	-	-	-
3	Arena	-	-	-	+	+	+
4	Scena	-	-	-	+	+	+
5	Użytkowe	-	-	-	+	+	+

Powyższe relacje dotyczą obciążeń przykładanych na danym wycinku powierzchni (możliwość nakładania się obciążeń). W obrębie całego rozpatrywanego elementu możliwe są różne ustawienia ww obciążeń.

c) obciążenie temperaturą

Przyjęto wahania temperatur jak dla budowli zamkniętych. Przyjęto temperaturę wewnętrzną dla pory letniej $t_i = +26 \text{ }^\circ\text{C}$. Temperaturę wewnętrzną dla pory zimowej przyjęto dla strefy klimatycznej III dla pomieszczeń nieogrzewanych bez okien i drzwi zewnętrznych z dwiema przegrodami zewnętrznymi - $t_i = -5 \text{ }^\circ\text{C}$. Przyjęto temperaturę scalenia konstrukcji $+10 \text{ }^\circ\text{C}$.

Zakres zmian temperatury wynosi:

$$dT \text{ min } (-5 \text{ do } +10 \text{ }^\circ\text{C}) = -15 \text{ }^\circ\text{C}$$

$$dT \text{ max } (+10 \text{ do } +26 \text{ }^\circ\text{C}) = +16 \text{ }^\circ\text{C}$$

d) skurcz płyty fundamentowej

wymiar miarodajny dla płyt $h_0 = 2h$, dla płyty grubości $h = 300\text{mm}$ $h_0 = 600\text{mm}$

współczynnik korygujący $k_h = 0,7$ (dla $h_0 = 600\text{mm}$)

założono zastosowanie cementu klasy N oraz wilgotność względną 65%

końcowe wartości odkształcenia skurczowego dla betonu C30/37

$$\epsilon_{cd,0} = (0,027 + 0,048)/2 * 0,7 = 0,026\%$$

e) parametry podłoża

Podłoże pod płytą fundamentową stanowi fundament płytowy konstrukcji nośnej hali. Na fundamencie należy wykonać zasypkę konstrukcyjną. Na podstawie analizy wykonanej zasypki w hali głównej przyjęto, że na powierzchni zasypki konieczne będzie wykonanie badania nośności metodą VSS i uzyskanie modułu E2

= min 100 MPa oraz modułu odkształcenia $l_0 = E_2 / E_1 \leq 2,2$, wskaźnik zagęszczenia gruntu $J_s \geq 1,00$.

Dla obliczeń płyty fundamentowej na podłożu sprężystym przyjęto moduł odkształcenia podłoża: $E_1 = E_2 / l_0 = 100 / 2,2 = 45$ MPa.

5. Parametry fibrobetonu

Parametry fibrobetonu przyjęto w odniesieniu do sposobu projektowania podanego w pracy: Michał A. Glinnicki „Ocena i projektowanie fibrobetonów na podstawie wytrzymałości równoważnej”, Drogi i Mosty nr 3/2002.

Przyjęto mieszankę betonową klasy C30/37 o wytrzymałości $f_{ck} = 30$ MPa

Przyjęto zbrojenie betonu włóknami rozproszonymi stalowymi o parametrach:

- Długość włókien $l = 50$ mm
- Średnica włókien $d = 0,8$ mm
- Rodzaj włókien włókna stalowe profilowane z końcówkami zwiększającymi przyczepność włókna do betonu
- Zawartość włókien w 1 m^3 30 kg/m^3

Dla powyższych założeń określono:

- Nominalna zawartość włókien w fibrobetonie $V_f = 0,38\%$
- Wytrzymałość równoważna $f_{eq} = 2,66$ MPa
- Wytrzymałość na rozciąganie przy zginaniu dla betonu bez włókien $f_{fl} = 3,80$ MPa
- Wytrzymałość na rozciąganie przy zginaniu fibrobetonu $f_{eq} + f_{fl} = 6,45$ MPa

Do obliczeń przyjęto, że ww. wytrzymałość stanowi wytrzymałość charakterystyczną, wytrzymałość obliczeniową określono uwzględniając współczynnik materiałowy $\gamma_c = 1,4$, wytrzymałość ta wynosi $f_d = 4,61$ MPa.

Parametry betonu:

- klasa wytrzymałości C30/37,
- klasa ekspozycji XC4, XF3, z uwagi na projektowane pokrycie powierzchni płyty posypką utwardzającą nie określa się klasy ekspozycji symbolu XM
- klasa zawartości chlorków Cl 0,20
- rozwój wytrzymałości betonu w temp $+20^\circ\text{C}$ - umiarkowany
- maks. wielkość ziaren kruszywa D_{max} (zalecany 8 lub 16mm) i klasa konsystencji – do określenia w recepturze mieszanki betonowej.

Dla określenia otuliny nominalnej c_{nom} elementów dozbrajanych stałą zbrojenio-
wą przyjęto klasę konstrukcji S4 pomniejszoną o 1 (jak dla elementów mających
kształt płyty), stąd

Otulina minimalna $c_{min,dur} = 20\text{mm}$

Wymagane jest stosowanie systemu zapewnienia jakości obejmującego kontrol-
ny pomiar otuliny zbrojenia, zatem odchyłkę otuliny przyjęto $\Delta c_{dev} = 10\text{mm}$

Otulina nominalna $c_{nom} = 20 + 10 = 30\text{ mm}$

6. Analiza statyczno wytrzymałościowa elementów konstrukcyj- nych

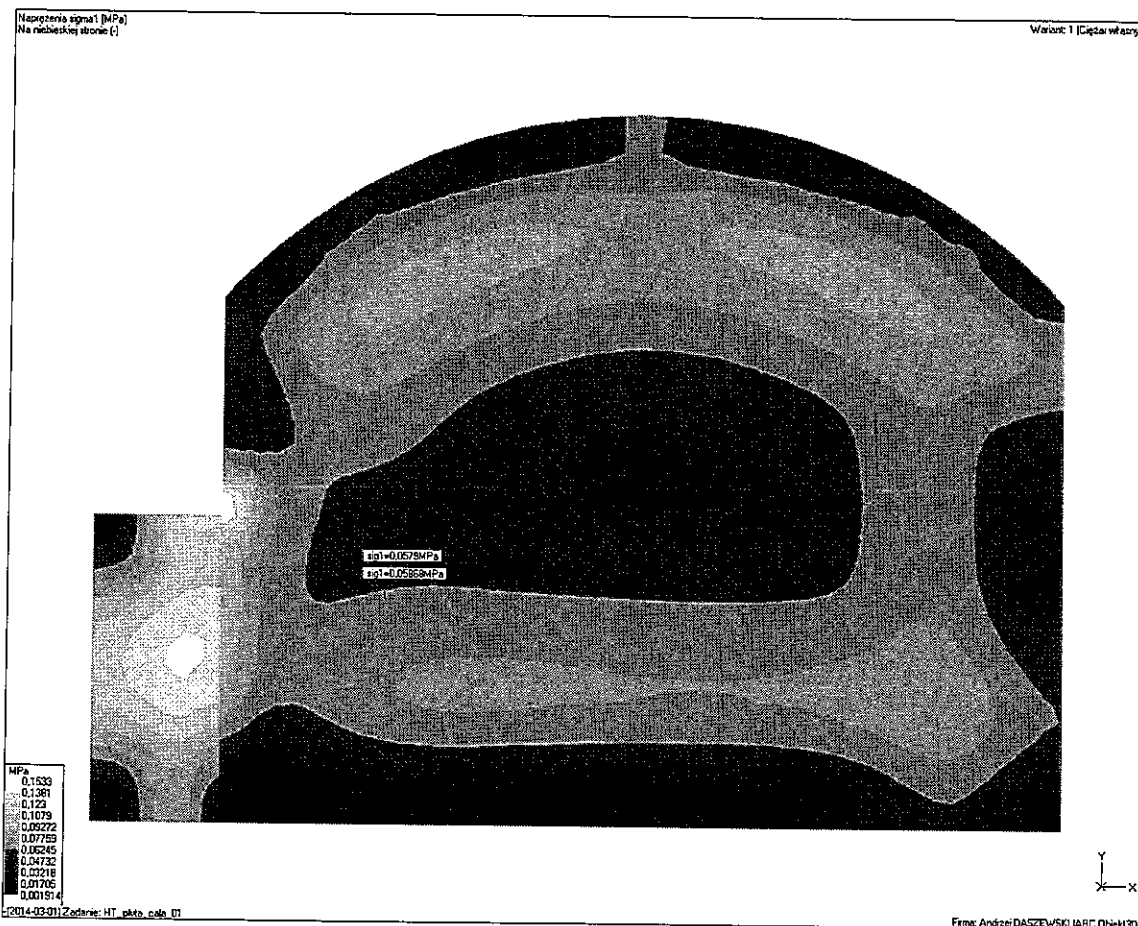
a) Płyta fundamentowa

Opierając się na analizie statyczno wytrzymałościowej hali głównej płytę funda-
mentową zwymiarowano na obciążenie stałe od ciężaru własnego oraz obciąże-
nie zmienne powodujące maksymalne wyiężenie przekrojów – tj obciążenie wóz-
kiem widłowym o udźwigu 100 kN – nacisk koła 118 kN na powierzchni
0,50x0,50m.

Płytę obliczono jako płytę na sprężystym podłożu. Przerwy dylatacyjne zamode-
lowano jako przeguby obiektowe przenoszące siły poprzeczne między zdylato-
wanymi powierzchniami płyty.

Całość płyty fundamentowej zbrojona będzie zbrojeniem rozproszonym. O no-
śności przekroju decyduje naprężenie rozciągające w płycie, które nie może
przekraczać wytrzymałości obliczeniowej fibrobetonu na rozciąganie wg pkt. 5.
Na poniższych mapach przedstawiono maksymalne naprężenia główne σ_1 wy-
wołane obciążeniami zlokalizowanymi w najbardziej wyiężonych strefach płyty.

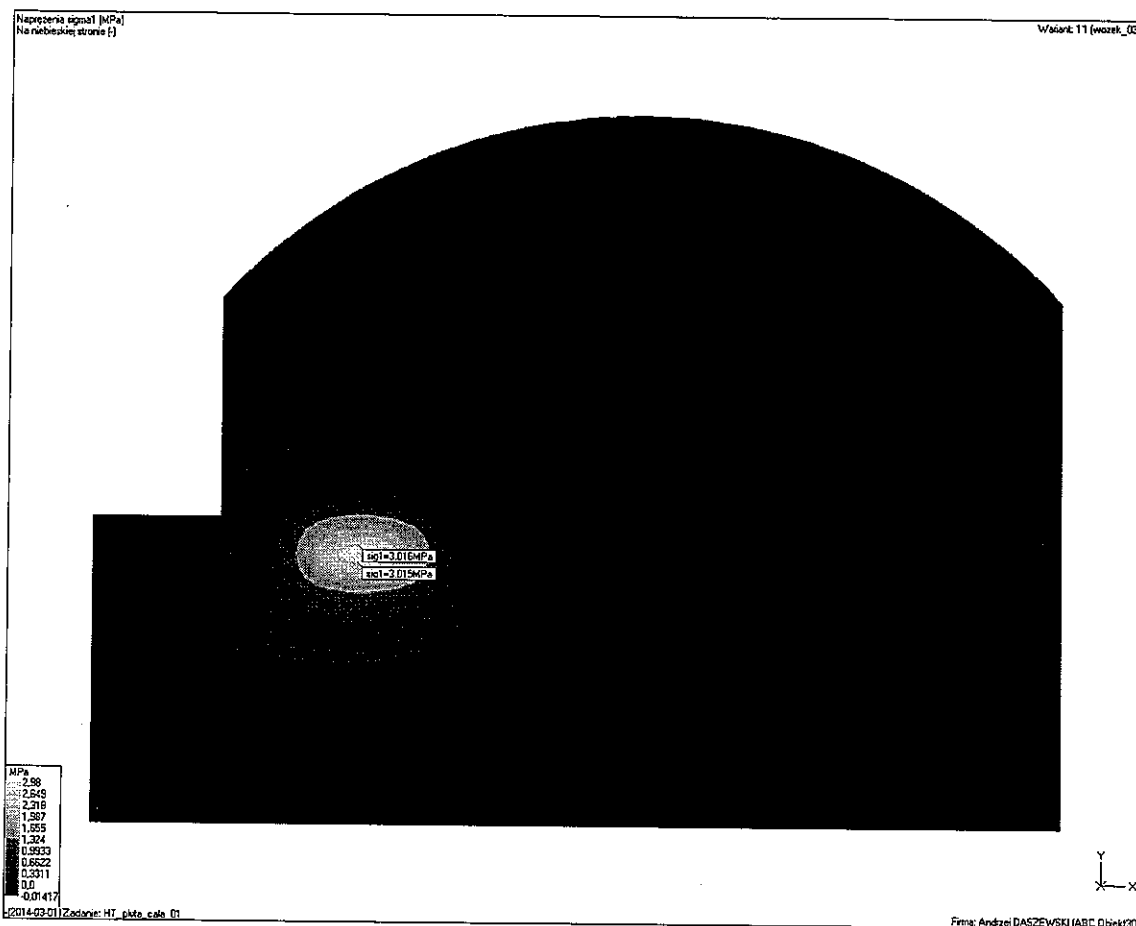
Naprężenia od od ciężaru własnego



Wielkość charakterystyczna $\sigma_1 = 0,06 \text{ MPa}$,

wielkość obliczeniowa $\sigma_{1d} = 0,06 \cdot 1,1 = 0,07 \text{ MPa}$

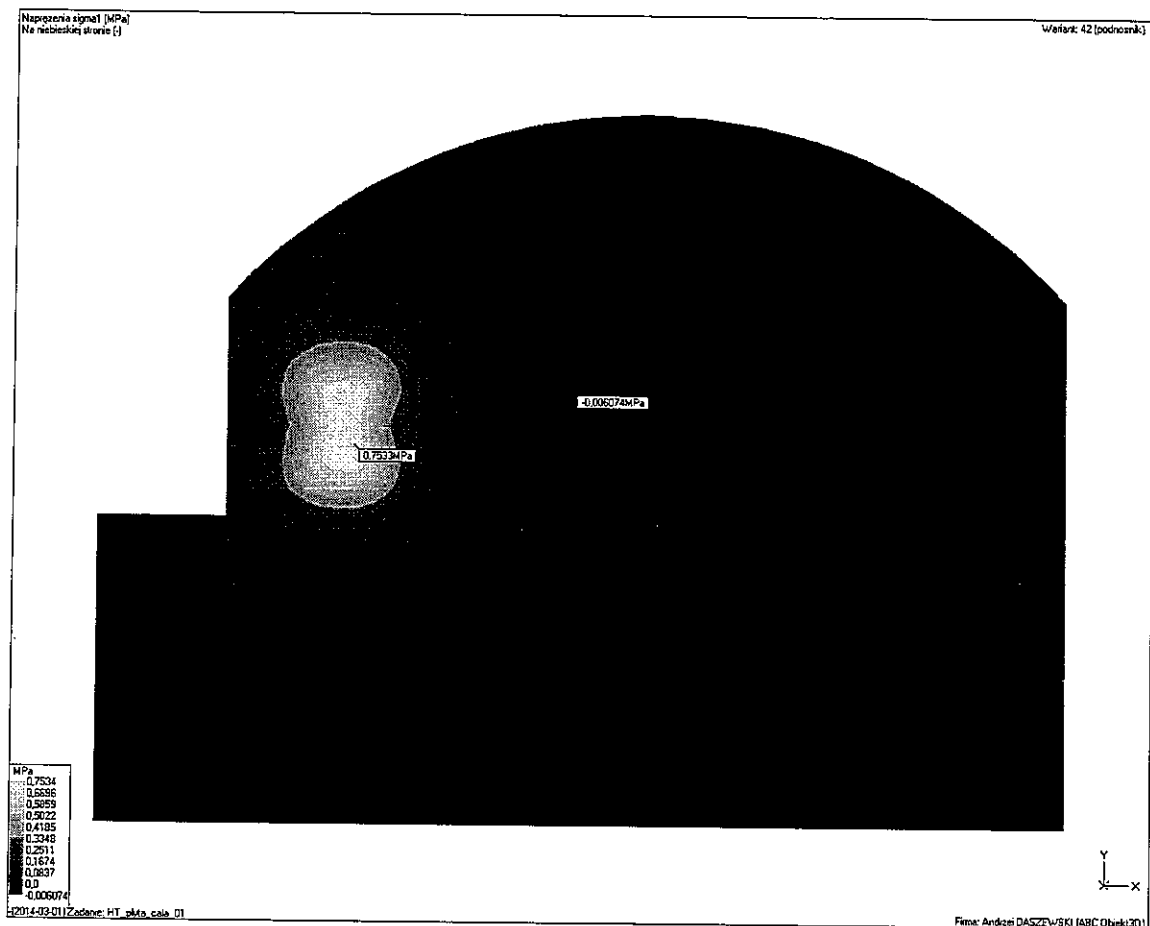
Napężenia od wózka widłowego



Wielkość charakterystyczna $\sigma_1 = 3,02 \text{ MPa}$,

wielkość obliczeniowa $\sigma_{1d} = 3,02 \cdot 1,1 \cdot 1,2 = 3,99 \text{ MPa}$

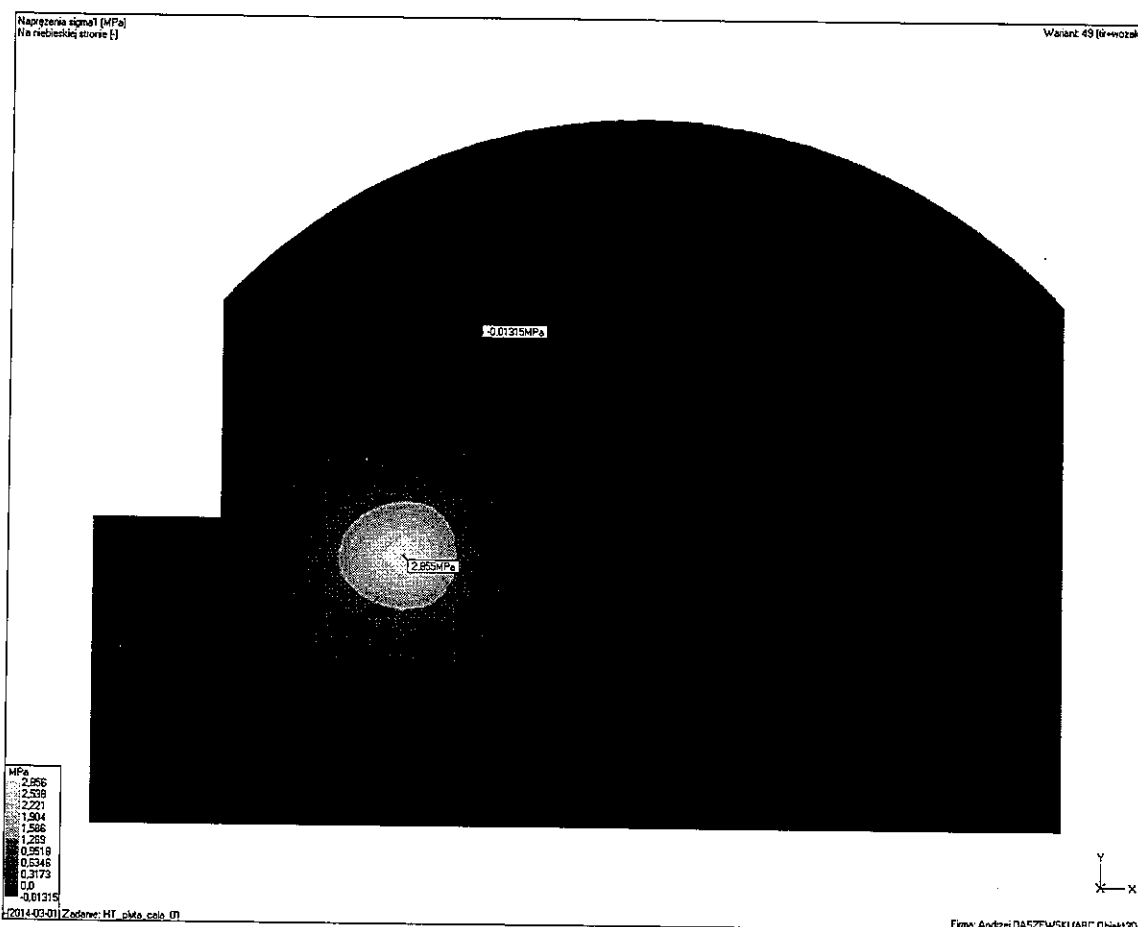
Naprężenia od obciążenia podnośnikiem przegubowym



Wielkość charakterystyczna $\sigma_1 = 0,75 \text{ MPa}$,

wielkość obliczeniowa $\sigma_{1d} = 0,75 \cdot 1,2 \cdot 1,1 = 0,99 \text{ MPa}$

Naprężenia od obciążenia pojazdem ciężarowym o nacisku na 2 tylne osie po 120 kN oraz wózkiem widłowym podczas rozładunku



Wielkość charakterystyczna $\sigma_1 = 2,86$ MPa,

wielkość obliczeniowa (przyjęto wsp. obciążenia 1,1, bez współczynnika dynamicznego) $\sigma_{1d} = 2,86 \cdot 1,1 = 3,15$ MPa

Dla wymiarowania płyty decydujące są obciążenia wózkiem widłowym oraz ciężarem stałym.

Sumaryczne maksymalne naprężenia zredukowane wynoszą

$\sigma_{red} = 0,07 + 3,99 = 4,06$ MPa < 4,61 MPa

rezerva nośności pozwoli na przeniesienie naprężeń skurczowych

Sprawdzenie nośności trzpieni w dylatacjach

Maksymalna siła ścinająca w trzpieniach $n_y = 322$ kN/m

Nośność na ścinanie trzpieni $\varnothing 32$ co 0,50m wynosi

$$R_t = 2 * 8,04[\text{cm}^2] * 375[\text{MPa}] * 0,7/10 = 422 \text{ kN/m}$$

b) Obliczenie zbrojenia zszywającego sekcje płyty fundamentowej wzdłuż przerw roboczych

Zbrojenie dobrano z warunku przeniesienia max momentu zginającego zdolnego do przeniesienia przez przekrój fibrobetonowy. Wytrzymałość fibrobetonu na rozciąganie wg pkt 5 wynosi 4,61 MPa.

$$\text{Moment obliczeniowy przenoszony przez płytę: } M_{\text{max}} = 1,0 * 0,3^2/6 * 4,61 * 1000 = 69,2 \text{ kNm}$$

Przyjęto zbrojenie #12 co 10cm, naprężenia w betonie $\sigma_b = 16,0 \text{ MPa} < R_b = 20,2 \text{ MPa}$, w stali $\sigma_a = 323 \text{ MPa} < R_a = 375 \text{ MPa}$

7. Opis przyjętych rozwiązań i wymagań

Podłoże pod płytę należy wykonać z zasyпки konstrukcyjnej z gruntu niespoistego zagęszczonego do wskaźnika zagęszczenia gruntu $J_s \geq 1,00$. Zasyпка powinna mieć nośność badaną metodą VSS: moduł $E_2 = \min 100 \text{ MPa}$ oraz wskaźnik odkształcenia $l_0 = E_2 / E_1 \leq 2,2$. Na powierzchni zasyпки należy wykonać beton wyrównawczy C8/10 gr. 10cm a na betonie warstwę ślizgową z folii PE gr. 0,3mm – 2 warstwy.

Zaprojektowano płytę fundamentową z betonu klasy C30/37 o zmiennej grubości – w głównej części 0,30m a w między osią N' a U1 0,385m. Zróżnicowany jest też poziom powierzchni płyty: w głównej części poziom -0,085m a w części w między osią N' a U1 poziom +/- 0,000m.

Przewidziano zbrojenie betonu włóknami rozproszonymi stalowymi o parametrach:

- Długość włókien $l = 50 \text{ mm}$
- Średnica włókien $d = 0,8 \text{ mm}$
- Rodzaj włókien włókna stalowe profilowane z końcówkami zwiększającymi przyczepność włókna do betonu
- Zawartość włókien w 1 m^3 30 kg/m^3

Lokalne dozbrojenia należy wykonać stałą zbrojenią klasy A-IIIN (fyk = 500 MPa) – wg rysunków zbrojenowych.

Płytę fundamentową należy zdylatować wzdłuż ścian hali. Szerokość dylatacji 20mm. Połączenie płyty ze ścianami hali treningowej należy wykonać zgodnie ze szczegółem podanym na rysunkach. Ponadto przewidziano zdylatowanie płyty dylatacjami pośrednimi mającymi za zadanie zmniejszyć naprężenia skurczowe i termiczne w płycie. Szerokość dylatacji wynosi 20mm. Dla zapewnienia równomiernych ugięć płyty i zarazem możliwości wzajemnych przesunięć w dylatacjach należy zamontować dyble łączące wykonane z prętów #32 długości 700mm w rozstawie 0,50m. Dyble w jednej z płyt należy zabetonować a w drugiej osadzić w tulejach z rur stalowych zaślepionych na końcu. Dyble i tuleje należy ocynkować. Wzdłuż dylatacji płyty należy dozbroić kosztami z prętów #8. Wnętrze szczeliny należy wypełnić styropianem gr. 20mm a w górnej części szczeliny należy wykonać uszczelnienie kitem trwale plastycznym na głębokość 30mm. Oprócz dylatacji przewidziano podział betonowania pól płyty przerwami roboczymi, które należy dozbrajać prętami #12. Po zabetonowaniu obu pól wzdłuż przerwy należy wykonać nacięcie piłą na głębokość 30mm a nacięcie uszczelnić kitem trwale plastycznym. Kolejność betonowania pól jest dowolna. W rejonie osi N' przez płytę przechodzą słupy konstrukcyjne oparte na fundamencie hali. Wokół słupów płytę należy zdylatować na szer. 2cm oraz dozbroić górą i dołem prętami w układzie krzyżowym obróconym o 45° względem zbrojenia płyty. Przewidziano też dozbrojenie wokół studzienki odwadniającej $\varnothing 315$. Po betonowaniu płyt należy prowadzić pielęgnację świeżego betonu poprzez regularne nawilżanie lub wykonanie powłok zamykających odpływ wilgoci z betonu. Wykończenie powierzchni płyty wg wymagań projektu podstawowego

Na płycie przewidziano wykonanie 6 gniazd dla montażu słupków do gier zespołowych. W miejscach tych zastosowano pogrubienia i dozbrojenia płyty.

Na całej powierzchni płyty dopuszczalne są obciążenia określone przez projektanta obiektu. Ponadto sprawdzono i dopuszcza się możliwość wjazdu samochodów ciężarowych o nacisku do 120 kN/oś na max 2 osie. Możliwy jest rozładunek takiego samochodu 1 wózkiem o udźwigu max. 100 kN (nacisk na 1 koło 118 kN). Obszar operowania samochodem i wózkiem obejmuje całą płytę za wyjątkiem pasa szerokości 2m od lica ściany hali (na tym obszarze nie może wystąpić nacisk koła).

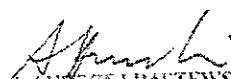
8. Część rysunkowa

Zawartość części rysunkowej:

- Rys. 1 Płyta fundamentowa. Rzut z góry
- Rys. 2 Płyta fundamentowa. Układ dylatacji
- Rys. 3 Szczegóły konstrukcyjne

Projektował:

Andrzej Daszewski


mgr inż. ANDRZEJ DASZEWSKI Eur. ing
Uprawnienia budowlane do projektowania
i kierowania robotami budowlanymi bez
ograniczeń w spec. konstrukcyjno-budowlanej
nr ewid. 241/2001, 261/2002 MAP/BO/5786/02
FEANI Register EUR ING No: 28297

Uprawnienia budowlane



WOJEWODA MAŁOPOLSKI

AB.III.7131-83/01

Kraków, dnia 11 października 2001 r.

DECYZJA O NADANIU UPRAWNIEŃ BUDOWLANYCH Nr ewid. 241/2001

Na podstawie art. 13 ust. 1, pkt 1, art. 14 ust. 1, pkt 2 ustawy z dnia 7 lipca 1994 r. – Prawo budowlane (tekst jednolity DZ. U. Nr 196 z 2000 r. poz. 1126 z późn. zm.), w związku z art. 104 § 1 k.p.a., po rozpatrzeniu wniosku Pana mgr inż. Andrzeja Daszewskiego na podstawie dokumentów stwierdzających wymagane wykształcenie i praktykę zawodową oraz na podstawie pozytywnej oceny z egzaminu na uprawnienia budowlane złożonego przed Komisją Egzaminacyjną,

nadaje

Panu mgr inż. Andrzejowi DASZEWSKIEMU
kierunek studiów: "budownictwo"
urodzonemu dnia 19 października 1972 r. w Krakowie,

UPRAWNIENIA BUDOWLANE

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

Od decyzji niniejszej służy Panu prawo wniesienia odwołania do Głównego Inspektora Nadzoru Budowlanego w Warszawie, ul. Krucza 38/42, za pośrednictwem Wojewody Małopolskiego w terminie 14 dni od daty otrzymania niniejszej decyzji.



Z up. Wojewody Małopolskiego
mgr inż. arch. Eżbieta Gabrys
Dyrektor
Wyczału Architektury, Budownictwa
i Gospodarki Przestrzennej

Otrzymują:

1. Pan mgr inż. Andrzej Daszewski, ul. Siomiana 21/47, 30-316 Kraków
2. Główny Urząd Nadzoru Budowlanego, ul. Krucza 38/42, 00-926 Warszawa
3. aa

31-156 Kraków, ul. Basztowa 22 * tel. (12) 61 60 200 * fax (12) 422 72 08

Zaświadczenie o członkostwie w PIIB



MAŁOPOLSKA
OKRĘGOWA
IZBA
INŻYNIERÓW
BUDOWNICTWA



10 grudnia 2013 r.
Kraków,

Zaświadczenie

Andrzej Daszewski

Pan/Pani.....

ul. Grochowska 23a

miejsce zamieszkania.....

31-516 Kraków

jest członkiem Małopolskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa
MAP/BO/5786/02

o numerze ewidencyjnym

i posiada wymagane ubezpieczenie od odpowiedzialności cywilnej.

1 stycznia 2014 r.

Niniejsze zaświadczenie jest ważne od dnia

31 grudnia 2014 r.

do dnia

MAŁOPOLSKA OKRĘGOWA IZBA
INŻYNIERÓW BUDOWNICTWA
W KRAKOWIE

PRZEWODNICZĄCY RABY
MAŁOPOLSKIEJ OKRĘGOWEJ IZBY
INŻYNIERÓW BUDOWNICTWA
w Krakowie

dr inż. Stanisław Karczmarczyk

(pieczęć i podpis przewodniczącego OIIB)

57 13/13

30-054 Kraków, ul. Czarnowiejska 80, tel. +48 12 630 90 60, 630 90 61, fax +48 12 632 35 59 www.map.piib.org.pl e-mail: map@map.piib.org.pl