

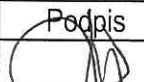
Jednostka projektująca: PRACOWNIA PROJEKTOWA „AKCENT” S.C. ul. Obotrycka 14b; 71-684 Szczecin e-mail: akcent@akcent.om.pl tel./fax: (91) 45579 23			
--	---	---	---

OŚWIADCZENIE O SPORZĄDZENIU PROJEKTU BUDOWLANEGO

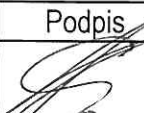
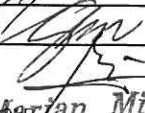
My niżej podpisani oświadczamy, że niniejszy projekt budowlany został wykonany zgodnie z obowiązującymi przepisami oraz zasadami wiedzy technicznej.

Projekt:	PAWILON BOSMANATU
Inwestor:	Stowarzyszenie Euro Jachtklub Pogoń 70-800 Szczecin, ul. Przestrzenna 3
Adres inwestycji:	Szczecin, ul.Przestrzenna 3, dz.nr 1/5, obręb 4304
Branża:	KONSTRUKCYJNA
Faza:	PROJEKT BUDOWLANO-WYKONAWCZY

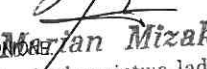
Autor Projektu:

	Imię i Nazwisko	Specjalność	Nr Upr.	Podpis
Projektował:	mgr inż. arch. Romuald Saczewa	Architektura	264/Sz/94	

Projektanci:

	Imię i Nazwisko	Specjalność	Nr Upr.	Podpis
Projektował:	mgr inż. Stanisław Durda	konstrukcja	ZAP/0124/ POOK/10	
Opracował:	mgr inż. Sandra Guwer-Plust	-	-	

OPRACOWANIE PODLEGA OCHRONIE NA PODSTAWIE USTAWY O PRAWIE AUTORSKIM z dn. 4.02.1994r. KOPIOWANIE ORAZ WSZELKIE WYKORZYSTYWANIE IDEI ZAWARTEJ W NINIEJSZYM OPRACOWANIU BEZ PISEMNEJ ZGODY JEDNOSTKI PROJEKTOWEJ JEST ZABRONIONE


Marian Mizak
 inżynier budownictwa lądowego
 projektant nr ewid. upr. 2/Sz/78

SZCZECIN, lipiec 2012r.

Spis treści:

1. PODSTAWA OPRACOWANIA	2
2. PRZEDMIOT INWESTYCJI	2
3. PRZEDMIOT OPRACOWANIA	2
4. WARUNKI GRUNTOWO WODNE	2
5. CHARAKTERYSTYKA OGÓLNA BUDYNKU	2
6. OPIS ELEMENTÓW KONSTRUKCYJNYCH BUDYNKU	2
6.1. <i>Fundamenty</i>	2
6.2. <i>Podłoga</i>	3
6.3. <i>Ściany</i>	3
6.4. <i>Dach</i>	3
6.5. <i>Zabezpieczenie antykorozyjne</i>	3
7. WYCIĄG Z OBLICZEŃ STATYCZNO WYTRZYMAŁOŚCIOWYCH	3
7.1. <i>Przyjęte obciążenia</i>	3
7.2. <i>Wyciąg z obliczeń</i>	4
8. WARUNKI OGÓLNE WYKONANIA I ODBIORU ROBÓT BUDOWLANYCH	7

Rysunki:

K-1 – Plan palowania	skala 1:50, 1:10
K-2 – Rzut konstrukcji podłogi	skala 1:50
K-3 – Rzut parteru	skala 1:50
K-4 – Rzut konstrukcji dachu	skala 1:50
K-5 – Rozwinięcia ścian	skala 1:50
K-6 – Przekrój A-A	skala 1:50
K-7 – Szczegół gniazda kotwiącego	skala 1:5

1. PODSTAWA OPRACOWANIA

Na podstawę opracowania składają się następujące elementy:

- umowa z inwestorem,
- opinia geotechniczna do celów projektowych: Nabrzeże Zachodnie i Bosmanat oraz pomosty pływające i falochron na terenie SEJK „Pogoń” przy ul. Przestrzennej w Szczecinie,
- obowiązujące przepisy,
- Polskie Normy.

2. PRZEDMIOT INWESTYCJI

Przedmiotem inwestycji jest budowa budynku bosmanatu na przystani „Pogoni” w Szczecinie, przy ul. przestrzennej.

3. PRZEDMIOT OPRACOWANIA

Przedmiotem opracowania jest projekt budowlany konstrukcyjny, z elementami projektu wykonawczego, bosmanatu na przystani „Pogoni” w Szczecinie na działce nr 1/5 przy ul. Przestrzennej.

4. WARUNKI GRUNTOWO WODNE

Warunki gruntowe określono na podstawie dokumentacji geologicznej: opinia geotechniczna do celów projektowych: Nabrzeże Zachodnie i Bosmanat oraz pomosty pływające i falochron na terenie SEJK „Pogoń” przy ul. Przestrzennej w Szczecinie, wykonanej przez PETRUS Maciej Piotrowski, Szczecin.

Przekrój geotechniczny przedstawiono w obliczeniach posadowienia na palach.

Warunki gruntowe zalicza się do złożonych, a obiekt (Bosmanat) zalicza się do ~~pierwszej~~ kategorii geotechnicznej.

Marian Mizak
inżynier budownictwa lądowego
projektant nr ewid. upr. 2/S/7777
inż. Stanisław Durda
upr. proj. w spec. konstrukcyjnej
nr ZAP/0124/POOK/10

5. CHARAKTERYSTYKA OGÓLNA BUDYNKU

Budynek Bosmanatu na przystani „Pogoni” w Szczecinie. Budynek parterowy o konstrukcji szkieletowej, stalowej, posadowiony na czterech palach.

6. OPIS ELEMENTÓW KONSTRUKCYJNYCH BUDYNKU

6.1. Fundamenty

Projektuje się posadowienie pośrednie na palach stalowych wwibrowywanych bez buta. Rury o długości 10,0m pogrążyć wibromłotem na rzędną projektowaną (rury Ø406/8mm). Plan palowania przedstawiono na rysunku K-1. Umieszczenie planu palowania w planie wg projektu zagospodarowania terenu w części architektonicznej. Na rury przyspawać dekle stalowe z wspawanymi śrubami do mocowania konstrukcji bosmanatu. Przed montażem

dekli ze śrubami sprawdzić wszystkie wymiary. Jeżeli pale wykażą odchyłkę od planowanych osi pogrążania, należy dokonać korekty dekli stalowych, tak, aby śruby mocujące podłogę do pali były w odpowiednim rozstawie względem otworów w prefabrykowanej konstrukcji podłogi bosmanatu.

Do dekla stalowego przyspawać pierścień stalowy, a w jego wnętrzu umieścić klocek drewniany dystansujący elementy stalowe zwieńczenia pali i konstrukcji podłogi bosmanatu.

6.2. Podłoga

Konstrukcję podłogi wykonać jako prefabrykat w warunkach warsztatowych. Układ elementów konstrukcyjnych przedstawiono na rysunkach.

W miejscach planowanych słupków ścian zamocować (przyspawać) gniazda słupków. W miejscach planowanego połączenia z palami przygotować otwory na śruby i otwory na dokręcenie śrub. Po przykręceniu śrub (od góry) przyspawać punktowo nakrętki do profili podłogi. Przestrzeń w profilach podłogi przy śrubach łączących z palami wypełnić pianką montażową.

Warstwy podłogi wg części architektonicznej.

6.3. Ściany

Ściany nośne projektuje się szkieletowe z profili stalowych. Rozwinięcia ścian przedstawiono na rysunkach. Słupki ścian należy wstawić w gniazda na podłodze i przekręcić śrubami. W słupkach przygotować otwory pod otwory zgodne z otworami w gniazdach słupków przyspawanych do podłogi.

Warstwy ścian wg części architektonicznej. Montaż warstw do konstrukcji jest możliwy poprzez wkręty samogwintujące do stali, nity, lub kleje różnego rodzaju.

6.4. Dach

Dach płaski – spadek 3%. Konstrukcja dachu stalowa, szkieletowa. Konstrukcja dachu prefabrykowana w warunkach warsztatowych. Do konstrukcji dachu od spodu przyspawać gniazda słupków ścian. Konstrukcję dachu wsunąć na słupki ścian i przykręcić śrubami. Na każdy słupek 3 śruby.

6.5. Zabezpieczenie antykorozyjne

Jako zabezpieczenie antykorozyjne zastosować zestaw malarski: S5.15 wg. EN ISO 12944-5:1998.

7. WYCIĄG Z OBLICZEŃ STATYCZNO WYTRZYMAŁOŚCIOWYCH

7.1. Przyjęte obciążenia

Normy obciążeń zastosowane przy wykonywaniu dokumentacji projektowej

- PN-82/B-02000; Obciążenia budowli. Zasady ustalania wartości.
PN-82/B-02001; Obciążenia budowli. Obciążenia stałe.
PN-82/B-02003; Obciążenia budowli. Podstawowe Obciążenia technologiczne i montażowe.
PN-80/B-02010/Az1; Obciążenia w obliczeniach statycznych. Obciążenie śniegiem.
PN-77/B-02011/Az1; Obciążenia w obliczeniach statycznych. Obciążenie wiatrem.
PN-80/B-03002; Grunty budowlane. Posadowienie bezpośrednie budowli. Obliczenia statyczne i projektowanie.
PN-90/B-03200 Konstrukcje stalowe. Obliczenia statyczne i projektowanie.

7.2. Wyciąg z obliczeń

W wyciągu przedstawiono najbardziej wyężone elementy

Dach SGU:

$$u_y = 0.1799 \text{ cm} < u_{y \text{ max}} = L/350.00 = 1.7143 \text{ cm}$$

$$u_z = 0.1247 \text{ cm} < u_{z \text{ max}} = L/350.00 = 1.7143 \text{ cm}$$

Dach SGN:

SIŁY WEWNĘTRZNE I NOŚNOŚCI:

N = -3.87 kN	My = -0.17 kN*m	Mz = 2.76 kN*m	Vy = -10.87 kN
Nrt = 351.74 kN	Mry = 9.72 kN*m	Mrz = 8.58 kN*m	Vry_n = 90.67 kN
	Mry_v = 9.72 kN*m	Mrz_v = 8.58 kN*m	Vz = 0.06 kN
			Vrz_n = 113.33 kN

KLASA PRZEKROJU = 1

FORMUŁY WERYFIKACYJNE:

$$N/Nrt + My/(f_{IL} * Mry) + Mz/Mrz = 0.01 + 0.02 + 0.32 = 0.35 < 1.00 \quad (54\text{-PN-90/B-03200})$$

$$V_y/V_{ry_n} = 0.12 < 1.00 \quad V_z/V_{rz_n} = 0.00 < 1.00 \quad (56\text{-PN-90/B-03200})$$

Ściany SGU:

$$u_y = 0.0095 \text{ cm} < u_{y \text{ max}} = L/150.00 = 2.0000 \text{ cm}$$

$$u_z = 0.1204 \text{ cm} < u_{z \text{ max}} = L/150.00 = 2.0000 \text{ cm}$$

$$v_x = 0.3542 \text{ cm} < v_{x \text{ max}} = L/150.00 = 2.0000 \text{ cm}$$

$$v_y = 0.5259 \text{ cm} < v_{y \text{ max}} = L/150.00 = 2.0000 \text{ cm}$$

Ściany SGN:

SIŁY WEWNĘTRZNE I NOŚNOŚCI:

N = 10.02 kN	My = -4.60 kN*m	Mz = 2.44 kN*m	Vy = 1.31 kN
Nrc = 757.66 kN	Mry = 28.90 kN*m	Mrz = 23.03 kN*m	Vry = 175.78 kN
	Mry_v = 28.90 kN*m	Mrz_v = 23.03 kN*m	Vz = 3.23 kN

KLASA PRZEKROJU = 1

$$B_y * M_{y \text{ max}} = -4.60 \text{ kN*m}$$

$$B_z * M_{z \text{ max}} = 2.44 \text{ kN*m}$$

$$V_{rz} = 263.67 \text{ kN}$$

FORMUŁY WERYFIKACYJNE:

$$N/(f_{IL} * Nrc) + B_y * M_{y \text{ max}} / (f_{IL} * Mry) + B_z * M_{z \text{ max}} / Mrz = 0.01 + 0.16 + 0.11 = 0.28 < 1.00 - \Delta z = 1.00$$

(58-PN-90/B-03200)

$$V_y/V_{ry} = 0.01 < 1.00 \quad V_z/V_{rz} = 0.01 < 1.00 \quad (53\text{-PN-90/B-03200})$$

Podłoga SGU:

$$u_y = 0.0039 \text{ cm} < u_{y \text{ max}} = L/125.00 = 1.3840 \text{ cm}$$

$$u_z = 0.9044 \text{ cm} < u_{z \text{ max}} = L/125.00 = 1.3840 \text{ cm}$$

Podłoga SGN:

SIŁY WEWNĘTRZNE I NOŚNOŚCI:

N = 2.86 kN My = -23.82 kN*m Mz = 0.65 kN*m Vy = -1.00 kN
 Nrc = 929.66 kN Mry = 40.47 kN*m Mrz = 40.47 kN*m Vry = 269.60 kN
 Mry_v = 40.47 kN*m Mrz_v = 40.47 kN*m Vz = -32.14 kN

KLASA PRZEKROJU = 1

By*Mymax = -23.82 kN*m

Bz*Mzmax = 0.65 kN*m

Vrz = 269.60 kN

FORMUŁY WERYFIKACYJNE:

$N/(f_i \cdot N_{rc}) + B_y \cdot M_{y\max} / (f_i L \cdot M_{ry}) + B_z \cdot M_{z\max} / M_{rz} = 0.00 + 0.59 + 0.02 = 0.61 < 1.00$ - Delta y = 1.00
 (58-PN-90/B-03200)

$V_y / V_{ry} = 0.00 < 1.00$ $V_z / V_{rz} = 0.12 < 1.00$ (53-PN-90/B-03200)

Pale SGN i SGU:

Pale: rurowy wwibrowywany fi406mm
rodzaj: stalowe rurowe
wykonanie: wwibrowywane
przekrój pala: kołowy, o średnicy 40,60 (cm)
długość pala: 10,00 (m) od poziomu 1,70 (m)
oczep: wiotki
typ głowicy: swobodna
układ pali: 4 pale w układzie prostokątnym,
 wzdłuż osi X : rzędy co 4,00 (m) powtórzone 1 raz
 wzdłuż osi Y : rzędy co 4,00 (m) powtórzone 1 raz
Podłoże gruntowe: woda gruntowa poniżej poziomu 0,30 (m)
 brak warstw osiadających

Układ warstw :

Rodzaj gruntu	I _D /I _L	w _n [%]	z [m]	g [kN/m ³]	t [kN/m ²]	q [kN/m ²]	E _i [kN/m ²]
Nasyp niebudowlany	0,53	15,00	0,70	19,00	0,00	0,00	14860,00
Nasyp niebudowlany	0,40	15,00	0,20	19,00	0,00	0,00	14860,00
Nasyp niebudowlany	0,53	15,00	-0,30	19,00	0,00	0,00	14860,00
Nasyp niebudowlany	0,40	15,00	-0,80	19,00	0,00	0,00	14860,00
Nasyp niebudowlany	0,40	15,00	-1,30	19,00	0,00	0,00	14860,00
Nasyp niebudowlany	0,48	15,00	-1,80	19,00	0,00	0,00	14860,00
Nasyp niebudowlany	0,53	15,00	-2,30	19,00	0,00	0,00	14860,00
Nasyp niebudowlany	0,48	15,00	-2,80	19,00	0,00	0,00	14860,00
Torf holoceniński	0,48	250,00	-3,30	11,00	0,00	0,00	150,00
Torf holoceniński	0,48	250,00	-3,80	11,00	0,00	0,00	150,00
Torf holoceniński	0,48	250,00	-4,30	11,00	0,00	0,00	150,00
Torf holoceniński	0,53	250,00	-4,80	11,00	0,00	0,00	150,00
Torf holoceniński	0,57	250,00	-5,30	11,00	0,00	0,00	150,00
Torf holoceniński	0,61	250,00	-5,80	11,00	0,00	0,00	150,00
Piasek drobny	0,66	24,00	-6,30	19,00	61,09	2669,12	61494,50
Piasek drobny	0,71	22,00	-6,80	20,00	66,61	2869,70	66929,54
Piasek drobny	0,71	22,00	-7,30	20,00	66,61	2869,70	66929,54
Piasek drobny	0,73	22,00	-7,80	20,00	68,91	2954,55	69191,05
Piasek drobny	0,82	22,00	-8,30	20,00	79,27	3336,36	79986,58
Piasek drobny	0,82	22,00	-8,80	20,00	79,27	3336,36	79986,58

Do obliczeń przyjęto warstwę zastępczą o poziomie stropu z₀ = -3,45 (m)

• **Nośność pojedynczego pala:**

Wytrzymałości gruntu na pobocznicy pala wciskanego

Rodzaj gruntu	z _{sr} [m]	h [m]	S _{si}	t _i [kN/m ²]	N _{si} [kN]
Nasyp niebudowlany	0,45	0,50	0,90	0,00	0,00
Nasyp niebudowlany	-0,05	0,50	0,90	0,00	0,00
Nasyp niebudowlany	-0,55	0,50	0,90	0,00	0,00
Nasyp niebudowlany	-1,05	0,50	0,90	0,00	0,00

Nasyp niebudowlany	-1,55	0,50	0,90	0,00	0,00
Nasyp niebudowlany	-2,05	0,50	0,90	0,00	0,00
Nasyp niebudowlany	-2,55	0,50	0,90	0,00	0,00
Nasyp niebudowlany	-3,05	0,50	0,90	0,00	0,00
Torf holoceniński	-3,55	0,50	0,90	0,00	0,00
Torf holoceniński	-4,05	0,50	0,90	0,00	0,00
Torf holoceniński	-4,55	0,50	0,90	0,00	0,00
Torf holoceniński	-5,05	0,50	0,90	0,00	0,00
Torf holoceniński	-5,55	0,50	0,90	0,00	0,00
Torf holoceniński	-6,05	0,50	0,90	0,00	0,00
Piasek drobny	-6,55	0,50	0,90	37,91	19,29
Piasek drobny	-7,05	0,50	0,80	47,99	21,71
Piasek drobny	-7,55	0,50	0,80	54,65	24,72
Piasek drobny	-8,05	0,50	0,80	63,43	28,70

Wytrzymałości gruntu pod podstawą pała : $q = 1620,64 \text{ (kN/m}^2\text{) } / S_{pi} = 1,00/$

Nośność pała obciążonego siłą pionową

Nośność N_t (w gruncie nośnym) $277,71 \text{ (kN)}$ ($N_p = 183,29, N_s = 94,42$)
Nośność N_w $-1,02 \text{ (kN)}$

Nośność pała obciążonego siłą poziomą

wysokość zaczepienia siły nad poz. terenu $h_H = 0,99 \text{ (m)}$
obliczeniowy poziom terenu: $z_0 = 0,70 \text{ (m)}$
współczynnik podatności bocznej gruntu $k_x = 20568,16 \text{ (kN/m}^2\text{)}$
zagłębienie pała w gruncie $h = 9,01 \text{ (m)}$
zagłębienie sprężyste pała $h_s = 4,06 \text{ (m)}$
pał pośredni ($1,5 \cdot h_s < h < 3 \cdot h_s$), **nośność $H_r = 152,55 \text{ (kN)}$**
moment M_{max} od siły poziomej 100 kN $261,82 \text{ (kN}\cdot\text{m)}$

• Nośność fundamentu palowego:

Liczba pali: $n = 4$ współczynnik korekc. $m = 0,90$
Najmniejsza odległość pali $r = 4,00 \text{ (m)}$
Zasięg strefy naprężeń wokół pała :
 wciskanego $R = 0,44 \text{ (m)}$ $m_1 = 1,00$
 wyciąganego $R_w = 1,10 \text{ (m)}$ $m_1 = 1,00$
Nośność obliczeniowa pała (w grupie)
 wciskanego $Q_r = 0,90 \cdot (1,00 \cdot 94,42 + 183,29) = 249,91 \text{ (kN)}$
 wyciąganego $Q_{rw} = -0,90 \cdot 1,00 \cdot 1,02 = -0,91 \text{ (kN)}$
Ciężar obliczeniowy pała z uwzględnieniem wyporu wody: $G_p = 20,88 \text{ (kN)}$

Dopuszczalne pionowe obciążenie obliczeniowe przekazywane na pał:

wciskany $P_{max} = 229,03 \text{ (kN)}$
wyciągany $P_{min} = -21,79 \text{ (kN)}$

• Kombinacje obciążeń:

Nr	Typ	Q [kN]	H _x [kN]	H _y [kN]	M _x [kN*m]	M _y [kN*m]
1	SGU	290,55	20,92	0,00	0,00	0,00
2	SGN	392,24	28,24	0,00	0,00	0,00

Największa siła pionowa $Q_{max} = 98,06 \text{ (kN)}$ (dopuszczalna: 229,03 (kN))
Największa siła pozioma $H_{max} = 7,06 \text{ (kN)}$ (dopuszczalna: 152,55 (kN))
Największy moment zginający $M_{max} = 18,48 \text{ (kN}\cdot\text{m)}$
Największy stosunek $Q_{max}/Q_{min} = 1,00$
Największe osiadanie pała $s_{max} = 1,0 \text{ (mm)}$
Największe osiadanie średnie $s_{sr} = 1,0 \text{ (mm)}$
Największe przem. poziome $y_{0 max} = 0,4 \text{ (mm)}$

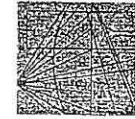
8. WARUNKI OGÓLNE WYKONANIA I ODBIORU ROBÓT BUDOWLANYCH

Roboty budowlane należy prowadzić zgodnie z:

- niniejszym projektem budowlanym branży konstrukcyjnej,
- "Warunkami technicznymi wykonania i odbioru robót budowlano-montażowych",
- Polskimi Normami,
- Prawem Budowlanym,
- sztuką budowlaną.

Prace budowlane nieujęte w niniejszym opracowaniu projektowym należy rozwiązać w ramach „nadzoru autorskiego” przez osoby uprawnione.

Całość robót budowlanych powinna być wykonywana pod nadzorem uprawnionego Kierownika Budowy. Wszystkie czynności międzyoperacyjne i roboty zanikające powinny być kontrolowane z potwierdzeniem w dzienniku budowy.



ZACHODNIOPOMORSKA
OKRĘGOWA KOMISJA Kwalifikacyjna
Inżynierów Budownictwa

OKRĘGOWA KOMISJA Kwalifikacyjna

Sygn. akt: ZAP.OKK-7131/252k/10

Szczecin, dnia 15 grudnia 2010 roku

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. 3, art. 13 ust. 1 pkt 1 oraz art. 14 ust. 1 pkt 2 ustawy z dnia 7 lipca 1994 r. Prawo budowlane (t.j. Dz. U. z 2006 r. Nr 156, poz. 1118 z późn. zm.), § 11 ust. 1 pkt 1 i § 17 ust. 1 rozporządzenia Ministra Transportu i Budownictwa z dnia 28 kwietnia 2006 r. w sprawie samodzielných 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 (t.j. Dz. U. z 2000 r. Nr 98, poz. 1071 z późn. zm.)

Zachodniopomorska Okręgowa Komisja Kwalifikacyjna

nadaje

Panu mgr inż. **Stanisławowi Durda**
urodzonemu dnia 21 czerwca 1983 r. w Szczecinie

UPRAWNIENIA BUDOWLANE

numer ewidencyjny ZAP/0124/POOK/10

do projektowania bez ograniczeń
w specjalności konstrukcyjno-budowlanej

UZASADNIENIE

W związku z uwzględnieniem w całości żądania strony, na podstawie art. 107 § 4 Kodeksu postępowania administracyjnego 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 Zachodniopomorskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa w Szczecinie w terminie 14 dni od daty jej doręczenia.

Orzeczują:

1. Pan Stanisław Durda
Przeclaw 95G/4, 72-005 Przeclaw
2. Główny Inspektor Nadzoru Budowlanego
3. Rada Okręgowa ZOIB
4. OKK ZOIB - aa



Sąd orzekający
OKK ZOIB

mgr inż. Mieczysław Olszowski

mgr inż. Andrzej Galickiewicz

prof. dr hab. inż. Władysław Szaflik

Szczegółowy zakres uprawnień
do projektowania bez ograniczeń
w specjalności konstrukcyjno-budowlanej

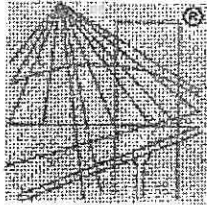
I. Na podstawie art. 12 ust. 1 pkt 1 i 5 oraz art. 13 ust. 4 ustawy Prawo budowlane, w zakresie objętym wyżej wymienioną specjalnością, niniejsze uprawnienia stanowią podstawę do:

- 1) projektowania, sprawdzania projektów architektoniczno-budowlanych i sprawowania nadzoru autorskiego;
- 2) sprawowania kontroli technicznej utrzymania obiektów budowlanych.

II. Na podstawie § 17 ust. 1 pkt 1 rozporządzenia Ministra Transportu i Budownictwa w sprawie samodzielných funkcji technicznych w budownictwie, niniejsze uprawnienia uprawniają do projektowania w zakresie sporządzania projektu architektoniczno-budowlanego w odniesieniu do konstrukcji obiektu.

III. Na podstawie § 15 ww. rozporządzenia, niniejsze uprawnienia uprawniają również do sporządzania projektu zagospodarowania działki lub terenu w zakresie uzyskanej specjalności.

Zachodniopomorska Okręgowa
Izba Inżynierów Budownictwa
Przewodniczący Okręgowej Komisji
Kwalifikacyjnej
mgr inż. Mieczysław Olszowski



P O L S K A
I Z B A
I N Ż Y N I E R Ó W
B U D O W N I C T W A

Zaświadczenie

o numerze weryfikacyjnym:

ZAP-E7D-W73-BM8 *

Pan Stanisław DURDA o numerze ewidencyjnym ZAP/BO/0065/11
adres zamieszkania PRZECŁAW 95 G/4 , 72-005 PRZECŁAW
jest członkiem Zachodniopomorskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa i posiada
wymagane ubezpieczenie od odpowiedzialności cywilnej.
Niniejsze zaświadczenie jest ważne od 2012-02-01 do 2013-01-31.

Zaświadczenie zostało wygenerowane elektronicznie i opatrzone bezpiecznym podpisem elektronicznym
weryfikowanym przy pomocy ważnego kwalifikowanego certyfikatu w dniu 2012-01-09 roku przez:

Zygmunt Meyer, Przewodniczący Rady Zachodniopomorskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa.

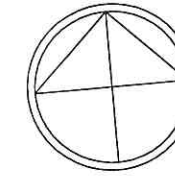
(Zgodnie art. 5 ust 2 ustawy z dnia 18 września 2001 r. o podpisie elektronicznym (Dz. U. 2001 Nr 130 poz. 1450) dane w postaci
elektronicznej opatrzone bezpiecznym podpisem elektronicznym weryfikowanym przy pomocy ważnego kwalifikowanego certyfikatu są
równoważne pod względem skutków prawnych dokumentom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

ZA ZGODNOŚĆ
Z ORYGINAŁEM

RZUT KONSTRUKCJI DACHU

skala 1:50

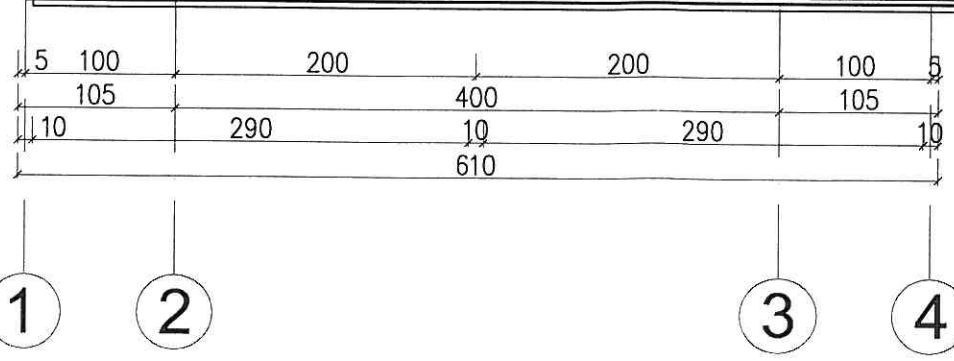
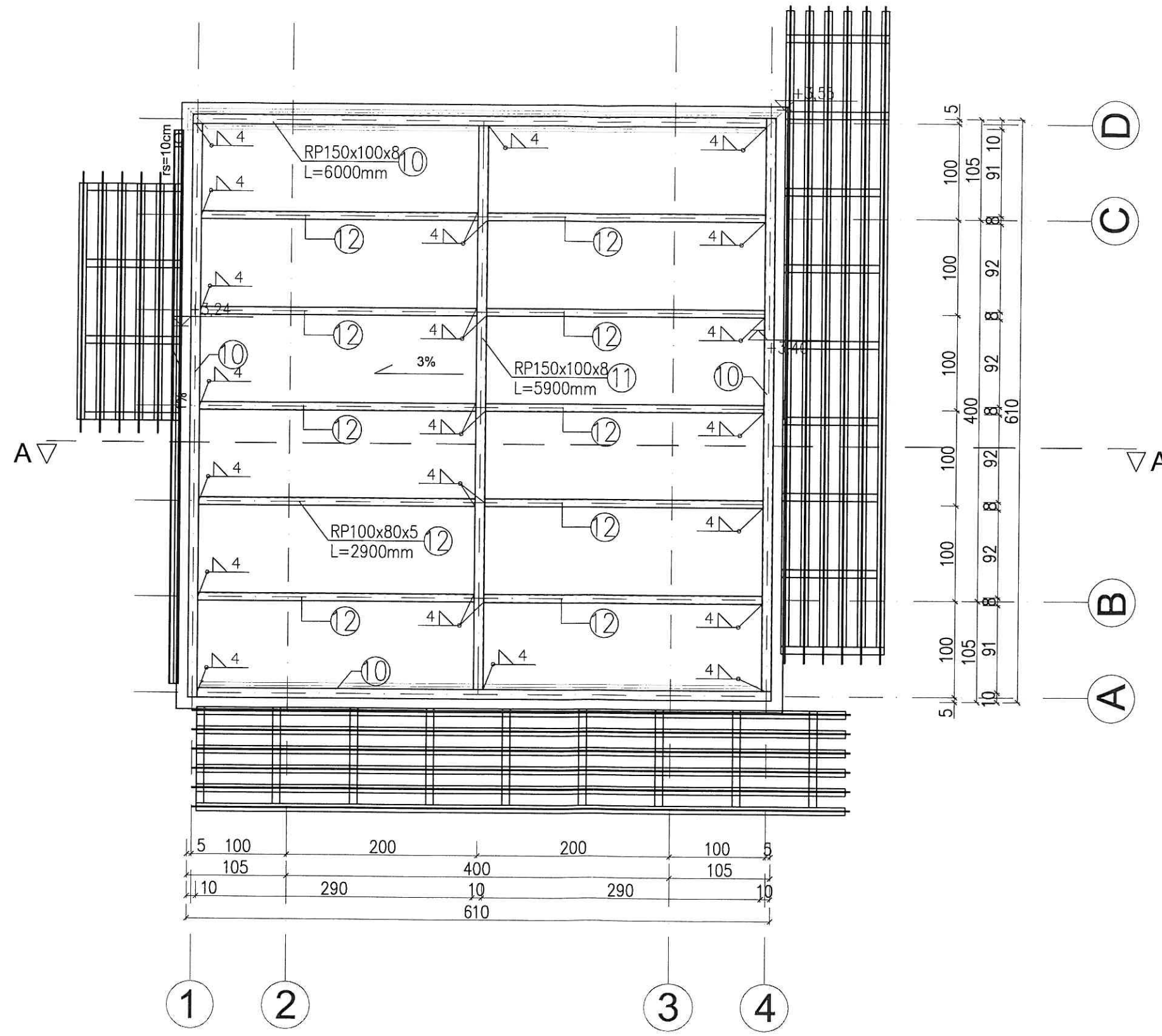


Projekt konstrukcyjno - budowlany
Część konstrukcyjna
Rozpatrywać łącznie z pozostałymi branżami

UWAGA :

1. Wymiary podano w mm.

STAL: St3S



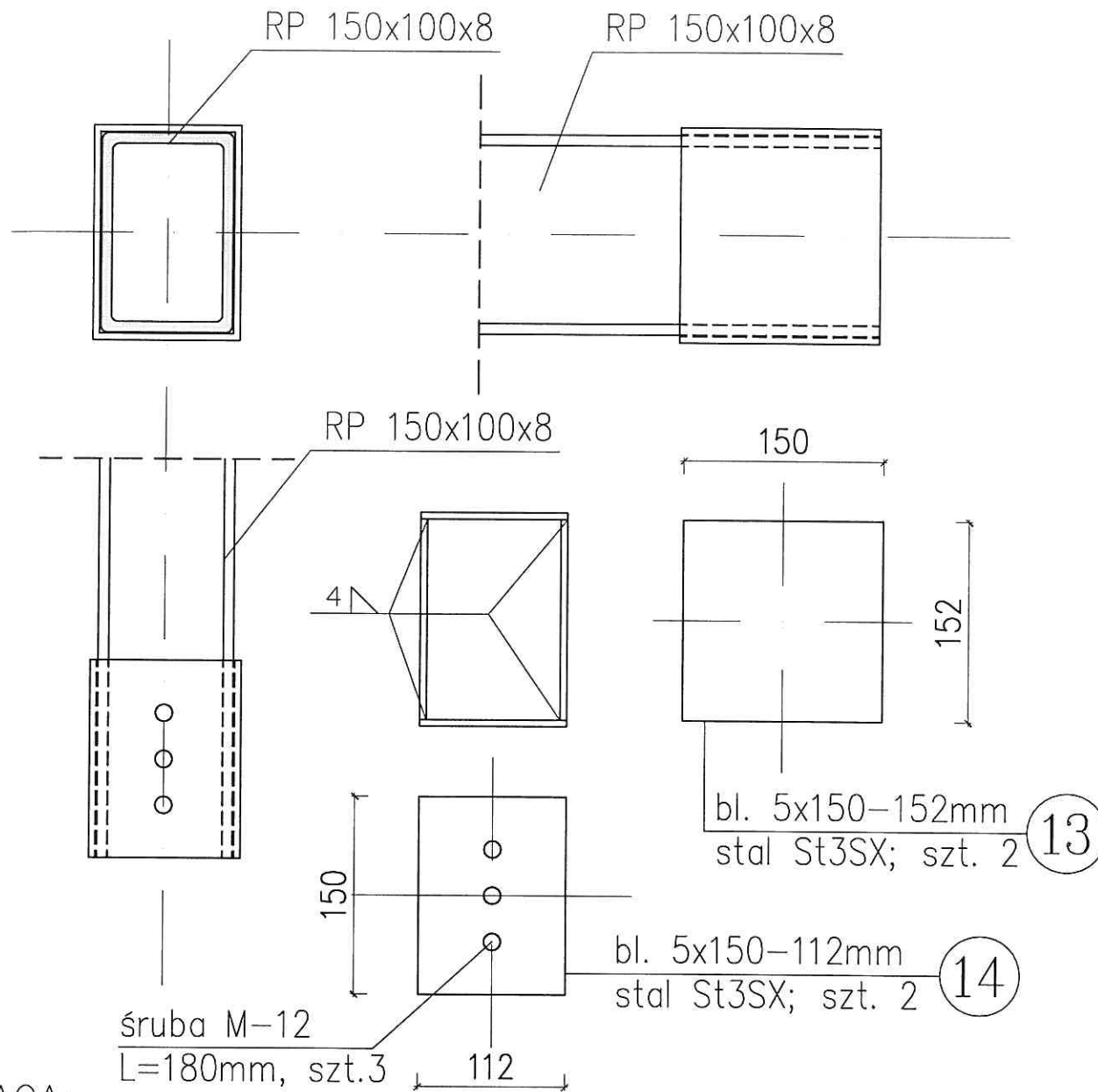
OPRACOWANIE PODLEGA OCHRONIE NA PODSTAWIE USTAWY O PRAWIE AUTORSKIM. KOPIOWANIE ORAZ WSZELKIE WYKORZYSTYWANIE IDEI ZAWARTEJ W NINIEJSZYM OPRACOWANIU BEZ PISEMNEJ ZGODY JEDNOSTKI PROJEKTOWEJ JEST ZABRONIONE.

AKCENT <small>PRACOWNIA PROJEKTOWA S.C. ul. Obrotowa 14b/1-684 Szczecin Romuald Szczawa, Leszek Świątek e-mail: akcent@akcent.com.pl http://www.akcent.com.pl tel./fax: 4 55 79 23</small>	branża:	KONSTRUKCJA
	faza:	projekt konstrukcyjno - budowlany
	temat:	PAWILON BOSMANATU
	lokalizacja:	Szczecin, ul.Przestrzenna 3, dz.nr 1/5
	inwestor:	Stowarzyszenie Euro Jachtklub Pogoń 70-800 Szczecin, ul. Przestrzenna 3
	projektował: opracował: sprawdził:	mgr inż. STANISŁAW DURDA upr. proj. ZAP/0124/POOK/10 mgr inż. SANDRA GUWER-PLUST
tytuł rysunku:	RZUT KONSTRUKCJI DACHU	
data:	LIPIEC 2012 r.	rys. nr. K-4

Marian Mizał
inżynier budownictwa lądowego
projektant nr ewid. npr. 2/Sz/78

SZCZEGÓŁ GNIAZDA KOTWIĄCEGO

skala 1:5



UWAGA:

1. Gniazdo kotwiące przyspawać do konstrukcji podłogi i dachu za pomocą spoin pachwinowych gr. 4 mm, obwodowo.

STAL: St3S

Projekt konstrukcyjno - budowlany
Część konstrukcyjna
Rozpatrywać łącznie z pozostałymi
branżami

AKCENT
PRACOWNIA PROJEKTOWA S.C.
ul. Chmielna 14b/71-684 Szczecin
Romuald Szczepański, Leszek Świątek
tel./fax (091) 455 79 23
e-mail: akcent@akcent.com.pl
http://www.akcent.com.pl

OPRACOWANIE PODLEGA OCHRONIE NA PODSTAWIE USTAWY O PRAWIE AUTORSKIM. KOPIOWANIE ORAZ WISZELKIE WYKORZYSTYWANIE IDEI ZAWARTEJ W NINIEJSZYM OPRACOWANIU BEZ PISEMNEJ ZGODY JEDNOSTKI PROJEKTOWEJ JEST ZABRONIONE.

branża:	KONSTRUKCJA
faza:	projekt konstrukcyjno - budowlany
temat:	PAWILON BOSMANATU
lokalizacja:	Szczecin, ul.Przestrzenna 3, dz.nr 1/5
inwestor:	Stowarzyszenie Euro Jachtklub Pogoń 70-800 Szczecin, ul. Przestrzenna 3
projektował:	mgr inż. STANISŁAW DURDA upr. proj. ZAP/0124/POOK/10
opracował:	mgr inż. SANDRA GUWER-PLUST
sprawdził:	<i>[Signature]</i>
tytuł rysunku:	SZCZEGÓŁ GNIAZDA KOTWIĄCEGO rys. nr. K-7
data:	LIPIEC 2012 r.
skala:	1:5

projektant nr emid. upr. 2/Sz/78