

AUTORSKA PRACOWNIA ARCHITEKTONICZNA  
**<< TDI ENGINEERING >>**

• 85-138 BYDGOSZCZ • ul. Czackiego 49/10

Tel./Fax 0.52 379 20 00, Tel. GSM 0.602 399 614,

E-mail: architektzyman@poczta.onet.pl

---

**PROJEKT BUDOWLANY**

TEMAT: **STACJA DIALIZ**

OBIEKT: **PUBLICZNY SPECJALISTYCZNY ZOZ**  
**ul. POZNAŃSKA 97 INOWROCŁAW**

działka 13/69 mapa 782 obręb VII

BRANŻA: **KONSTRUKCJA**

STADIUM: **PROJEKT BUDOWLANY**

INWESTOR : **PUBLICZNY SPECJALISTYCZNY ZOZ**  
**ul. POZNAŃSKA 97**  
**88-100 INOWROCŁAW**

PROJEKTANT : **mgr.inż. Olga Gołaszewska**

upr.bud. nr GT-III-7210/102/77 w specjalności konstrukcyjnej  
bez ograniczeń

WERYFIKATOR: **inż. Grażyna Wolszlegier**

upr.bud. nr WBPP -NB- 7210/55/81 w specjalności konstrukcyjnej  
bez ograniczeń

KIEROWNIK PRACOWNI: **mgr inż. arch. IWONA ZYMAN-FRYDRYSZEK**

*Uwaga :Projekt podlega ochronie prawnej- Ustawa z dnia 4 lutego 1994 r. (z późn. zmianami) o prawie autorskim i prawach pokrewnych .Wszelkie zmiany w projekcie bez zgody jednostki autorskiej są zabronione .*

---

Bydgoszcz - MAJ 2008 r.

**UZGODNIENIA MIĘDZYBRANŻOWE**  
*dot. projektu budowlanego STACJI DIALIZ w PS ZOZ*  
*przy ul. Poznańskiej 97 w Inowrocławiu*

Autorska Pracownia Architektoniczna « *TDI ENGINEERING* »

<i>Branża:</i>	<i>Projektant:</i>	<i>Podpis:</i>
Architektura	mgr inż. arch. Iwona Zyman-Frydryszek	
Konstrukcja	mgr inż. Olga Gołaszewska	
Technologia medyczna	lic.Ewa Stręciwilk	
Instalacje wod.-kan., c.o. i gazy medyczne	mgr inż. Ryszard Sikora	
Wentylacja i klimatyzacja	mgr inż. Błażej Pannert	
Instalacje elektryczne	techn. Franciszek Szalajda	
Instalacje teletechniczne	techn. Andrzej Śliwa	

Bydgoszcz, maj 2008 r.

## Oświadczenie

Oświadczamy, że projekt budowlany branży konstrukcyjnej STACJA DIALIZ PS ZOZ W INOWROCŁAWIU został sporządzony zgodnie z przepisami i zasadami wiedzy technicznej.

Projektant      Olga Gołaszewska  
upr.bud .nr 7210/102/77 do projektowania  
w specjalności konstrukcyjno-budowlanej bez ogr.

Sprawdzający      Grażyna Wolszlegier  
upr. bud. nr 7210/55/81 do projektowania  
w specjalności konstrukcyjno-budowlanej bez ogr.

Bydgoszcz - maj 2008r..

## **Zawartość opracowania**

- 1 – Oświadczenie projektanta i sprawdzającego
- 2 – Karta uzgodnień międzybranżowych
- 3 – Opis techniczny
- 4 – Rysunki konstrukcyjne
- 5 – Obliczenia statyczne znajdują się w archiwum „TDI ENGINEERING”

## **Spis rysunków**

- Rys. Nr 1 – Rzut fundamentów
- Rys. Nr 2 – Ławy i stopy fundamentowe
- Rys. Nr 3 – Rzut montażowy nad niskim parterem i parterem
- Rys. Nr 4 – Rzut montażowy nad piętrem
- Rys. Nr 5 - Podciągi

## **Opis techniczny**

### **1 – Podstawa opracowania**

- 1.1 Zlecenie inwestora
- 1.2 Podkłady architektoniczne
- 1.3 Wytyczne branżowe
- 1.4 Dokumentacja geotechniczna dla potrzeb projektu budowy budynku na terenie PS ZOZ w Inowrocławiu przy ul. Poznańskiej 90.
- 1.5 Obowiązujące normy i przepisy prawa budowlanego

### **2 – Zakres opracowania**

- 2.1 Projekt budowlany konstrukcyjny
- 2.2 Opinię techniczną określającą warunki dobudowy do istniejącego budynku

### **3 – Opis konstrukcyjny**

#### **3.1 – Opis ogólny**

Budynek 2-kondygnacyjny, podpiwniczony o wymiarach w rzucie: 47,05\*16.84 m z płaskim dachem. Jedna ze ścian szczytowych dostawiona jest do istniejącego budynku.

#### **3.2 – Rozwiązania konstrukcyjno-materiałowe**

##### **3.2.1 – Dach**

Z typowych płytek korytkowych DKZ, ułożonych ze spadkiem na ażurowych ściankach grubości 12cm murowanych z cegły dziurawki.

##### **3.2.2 – Stropy**

Stropy monolityczne zespolone typu „Filigran” z prefabrykowaną płytką szalunkową. Płyty szalunkowe zbrojone są siatkami stanowiącymi całkowite zbrojenie dolne stropu. Na budowie należy ułożyć zbrojenie górne podporowe. Całkowita grubość stropów:

- stropodach: 18 cm

- stropy: 20 cm

Beton B – 20, stal A – III

### 3.2.3 – Wieńce

W poziomie stropów na ścianach obwodowy wieniec żelbetowy z betonu B – 25 zbrojony czterema prętami o średnicy 12 mm ze stali A – III.

### 3.2.4 – Szkielet nośny

Podciągi żelbetowe 3-przęsłowe w rozstawie co 6.6m. Słupy o przekroju 35\*35 cm. Szkielet żelbetowy przenosi tylko obciążenia pionowe. Obciążenie poziome od wiatru przejmują ściany. Wszystkie wylewane elementy nośne z betonu B-25 zbrojone stalą A-III

### 3.2.5 – Ściany

Ściany piwniczne o grubości 25 cm z bloczków betonowych B-15 na zaprawie cementowej M-8.

Ściany nadziemne murowane o grubości 25 cm z porothermu klasy 15 na zaprawie cem-wap M-5.

### 3.2.6 – Fundamenty

Ławy fundamentowe o szerokości „B” wg obliczeń i wysokości 40 cm zbrojone podłużnie czterema prętami o średnicy 12 mm.

Stopy wysokości 50 cm o wymiarach i zbrojeniu wg rysunku z prętami „oczekującymi”.

Ławy i stopy z betonu B-20, zbrojone stalą A-III.

## 4 – Warunki gruntowo-wodne

Pod warstwą gleby i nasypów o miąższości 70 cm, zalegają do głębokości 7.0 m grunty spoiste w stanie twardoplastycznym [ warstwa IIc o  $I_L=0,20$  ]

Uwaga:

W miejscu lokalizacji projektowanego budynku znajdują się urządzenia podziemne przeznaczone do demontażu nad którymi warstwa nasypu ma większą grubość.

Zwierciadło wody ustabilizowało się na głębokości 6.56m.

## 5 – Posadowienie

ppp	- 94.87	m npm
fundamenty -3.92m, -4.5m	- 90.95, 90.37	m npm

Pod ławami i stopami warstwa chudego betonu o grubości 10 i 40cm.

Projektowane fundamenty posadowione będą w warstwie IIc, są to grunty spoiste w stanie twardoplastycznym

Zgodnie z Rozporządzeniem Ministra S.W.Ia z dnia 24.09.1998r w sprawie geotechnicznych warunków posadowienia obiektów budowlanych [ Dz.U.Nr 126 poz.839 ] podłoże gruntowe i projektowany obiekt kwalifikuje się do pierwszej kategorii geotechnicznej.

## **6 – Zalecenia odnośnie prac fundamentowych**

Ze względu na zaleganie w poziomie posadowienia gruntów spoistych, podatnych na rozmakanie należy:

- zabezpieczyć wykop przed wodami opadowymi
- z dna wykopu usunąć grunty o naruszonej lub rozmoczonej strukturze, grunty nasypowe które mogą się pojawić w miejscach instalacji podziemnej i zastąpić je chudym betonem

Bezpośrednio po wykonaniu powyższych czynności wylać projektowaną warstwę chudego betonu i przystąpić zaraz do prac fundamentowych. Nie dopuszcza się do pozostawienia otwartego wykopu na dłuższy okres czasu.

Realizacja ławy poz. 10.1a – [ ława wzdłuż ściany szczytowej budynku istniejącego]

- wykop zakończyć na rzędnej 90.37 m npm
- odcinkami o max długości 3.0m wybierać grunt do spodu istniejącej ławy i wykonać „betonową ławę” o wysokości 40cm z chudego betonu. - na zrealizowanym w całości betonowym podłożu wykonać projektowaną ławę

## **7 – Opinia techniczna określająca warunki projektowanej dobudowy**

### **7.1 – Opis stanu istniejącego**

Projektowany obiekt usytuowany jest wzdłuż ściany szczytowej istniejącego budynku. Według dokumentacji archiwalnej tego budynku, istniejąca ława posadowiona jest na rzędnej 89.97 m npm i lokalnie na rzędnej 89.47 m npm. Na całej długości istniejącej ławy, zaprojektowano równoległą ławę poz. 10.1a oddylatowaną od niej.

### **7.2 – Uwarunkowania określające dobudowę**

W pk 6 opisu technicznego podano zalecenia odnośnie realizacji ławy poz. 10.1a ze zwróceniem uwagi na bezpieczeństwo istniejącego budynku. Informacja BIOZ zawarta w projekcie arch. stanowi dla wykonawcy robót podstawę do sporządzenia planu BIOZ. Konsekwentna realizacja zaleceń podanych w opisie konstrukcyjnym i przestrzeganie zasad podanych w BIOZ gwarantuje zachowanie warunków

bezpieczeństwa w trakcie budowy.

### 7.3 – Wnioski końcowe

Projektowaną ławę poz. 10.1a zwymiarowano na naprężenia występujące pod ławą istniejącą. Bezpośrednie posadowienie ławy [ zdylatowanej na całej długości styku ] nie spowoduje znaczącego wzrostu naprężeń pod istniejącą ławą.

Projektowana dobudowa w trakcie realizacji i eksploatacji nie stanowi zagrożenia dla istniejącego budynku.

### 8 – Odporność pożarowa budynku

Budynek średniowysoki / SW / zalicza się do kategorii ZL II. Wszystkie elementy żelbetowe i murowe posiadają klasę odporności ogniowej „B”

- stropy żelbetowe płytowe ciągłe :  $a_o = 2.5 \text{ cm}$

- podciagi i belki :  $a_o = 4.0 \text{ cm}$

- słupy żelbetowe 35\*35 cm :  $a_o = 5.0 \text{ cm}$

gdzie  $a_o$  – odległość osi zbrojenia od krawędzi elementu żelbetowego

$$a_o = c_c + d \cdot 0.5$$

$c_c$  – grubość otuliny pręta

$d$  – średnica pręta nośnego

mgr inż. budownictwa iądowego  
**Olga Gołaszewska**  
 Upr. bud. w specjalności konstrukcyjno-budowlanej  
 Nr ewidencji uprawnień  
 GT - III - 7210/102/77