

SPIS TREŚCI

I./ OPIS TECHNICZNY

II./ WYKAZY STALI

III./ RYSUNKI

1K.RZUT FUNDAMENTÓW	SKALA 1 : 50
2K.RZUT KONSTRUKCYJNY PARTERU	SKALA 1 : 100
3K.RZUT KONSTRUKCYJNY I PIĘTRA	SKALA 1 : 100
4K.RZUT KONSTRUKCYJNY PODDASZA	SKALA 1 : 100
5K.ŁAWY FUNDAMENTOWE – PRZEKROJE	SKALA 1 : 20
6K.STOPA F1	SKALA 1 : 25
7K.STOPA F2	SKALA 1 : 25
8K.STOPA F3	SKALA 1 : 25
9K.STOPA F4	SKALA 1 : 25
10K. STOPA F5	SKALA 1 : 25
11K. POZ. 4(7).1 SŁUP	SKALA 1 : 25
12K. POZ. 4(7).2, POZ. 4(7)3 SŁUP	SKALA 1 : 25
13K. POZ. 4(7).4 SŁUP	SKALA 1 : 25
14K. POZ. 4.5 SŁUP	SKALA 1 : 25
15K. POZ. 4.6 SŁUP	SKALA 1 : 25
16K. ELEMENT TŻ-1	SKALA 1 : 25
17K. POZ. 6.1 PODCIĄG PARTERU	SKALA 1 : 25
18K. POZ. 6.2 PODCIĄG PARTERU	SKALA 1 : 25
19K. POZ. 6.3 PODCIĄG PARTERU	SKALA 1 : 25
20K. POZ. 6.4 PODCIĄG PARTERU	SKALA 1 : 25
21K. POZ. 6.5 NADPROŻE PARTERU	SKALA 1 : 25
22K. NADPROŻE NŻ-180	SKALA 1 : 25

BUDOWA SIEDZIBY PLACÓWKI TERENOWEJ W STASZOWIE PRZY UL. MICKIEWICZA PROJEKT WYKONAWCZY - KONSTRUKCJA	
---	--

23K. NADPROŻE NŻ-90	SKALA 1 : 25
24K. POZ. 3.1 PODCIĄG PIĘTRA	SKALA 1 : 25
25K. POZ. 3.2 PODCIĄG PIĘTRA	SKALA 1 : 25
26K. POZ. 3.3 NADPROŻE PIĘTRA	SKALA 1 : 25
27K. POZ. 3.4 NADPROŻE PIĘTRA	SKALA 1 : 25
28K. POZ. 5.0 - KONSTRUKCJA ZBROJENIA PŁYTY STROPOWEJ NAD PARTEREM (ZBROJENIE DOLNE)	SKALA 1 : 50
29K. POZ. 5.0 - KONSTRUKCJA ZBROJENIA PŁYTY STROPOWEJ NAD PARTEREM (ZBROJENIE GÓRNE)	SKALA 1 : 50
30K. POZ. 2.0 - KONSTRUKCJA ZBROJENIA PŁYTY STROPOWEJ NAD I PIĘTREM (ZBROJENIE DOLNE)	SKALA 1 : 50
31K. POZ. 5.0 - KONSTRUKCJA ZBROJENIA PŁYTY STROPOWEJ NAD I PIĘTREM (ZBROJENIE GÓRNE)	SKALA 1 : 50
32K. WIEŃCE	SKALA 1 : 20
33K. KLATKA SCHODOWA POZ. 8 - PRZEKRÓJ PIONOWY	SKALA 1 : 25
34K. KLATKA SCHODOWA POZ. 8 - PRZEKROJE	SKALA 1 : 25
35K. TRZPIENIE ŻELBETOWE PODDASZA	SKALA 1 : 25

OPIS TECHNICZNY

1. PRZEDMIOT OPRACOWANIA

Przedmiotem opracowania jest projekt wykonawczy konstrukcji inwestycji: „BUDOWA SIEDZIBY PLACÓWKI TERENOWEJ W STASZOWIE PRZY UL. MICKIEWICZA”. Inwestycja zlokalizowana jest na działkach o nr ewid. 5866/2 i 417/23.

2. PODSTAWA OPRACOWANIA

- umowa z Inwestorem
- projekt zagospodarowania terenu
- projekt architektoniczny
- obowiązujące normy i przepisy
- badania geotechniczne

3. OPIS OGÓLNY PROJEKTOWANEGO OBIEKTU

Projektowany budynek jest budynkiem trzykondygnacyjnym, niepodpiwniczony. Dach o konstrukcji drewnianej, wielospadowy. Ściany murowane, dwuwarstwowe. Dokładny opis budynku projektowanego z wyszczególnieniem materiałów budowlanych podany jest w opracowaniu architektury.

4. WARUNKI GRUNTOWO – WODNE

Przed przystąpieniem do robót ziemnych należy bezwzględnie zapoznać się z badaniami geotechnicznymi gruntu.

W poziomie posadowienia fundamentów zalegają piaski średnie w stanie średniozagęszczonym o stopniu zagęszczenia $I_D=0,45$. Fundamenty należy posadowić bezpośrednio na gruncie nośnym, Wszystkie warstwy nasypu należy usunąć.

Ustalono warunki gruntowe jako złożone. Kategoria geotechniczna ustalona jako druga.

Grunt nadaje się do bezpośredniego posadowienia obiektu.

CHARAKTERYSTYKA ELEMENTÓW KONSTRUKCYJNYCH

5. FUNDAMENTY

Projektowane fundamenty składają się z ław i stóp fundamentowych.

Pod ścianami fundamentowymi zaprojektowano betonowe ławy fundamentowe o wysokości 40cm i szerokościach od 35 do 80 cm zbrojone podłużnie prętami $\Phi 12$ i strzemionami $\phi 6$ co 30 cm . Stopy o wymiarach w rzucie od 75x75 do 220 x 220 cm i wysokościach 40 i 50 cm

Beton B25, stal A-IIIIN ($\Phi 16, \Phi 12$) i A-I ($\phi 6$). Pod ławami i stopami wylać warstwę betonu podkładowego B10 grubości 10 cm .

Izolacja pozioma i pionowa wg projektu architektonicznego.

BUDOWA SIEDZIBY PLACÓWKI TERENOWEJ W STASZOWIE PRZY UL. MICKIEWICZA PROJEKT WYKONAWCZY - KONSTRUKCJA	
---	--

6. ŚCIANY FUNDAMENTOWE

Ściany należy wymurować z bloczków betonowych B15 gr. 25 cm na zaprawie cementowej 5MPa. Na ścianach fundamentowych wykonać wieniec żelbetowy 25x25 cm

Ściany zabezpieczyć izolacją przeciwwilgociową. Izolację należy łączyć w sposób ciągły z izolacją fundamentów.

7. ŚCIANY NOŚNE

Ściany nośne murowane grubości 25 cm z cegły kratówki K-2 na zaprawie cementowo-wapiennej 8 Mpa.

8. STROPY

Zaprojektowano wylewane płyty żelbetowe grubości 17 cm nad parterem i piętrem, z betonu B25 zbrojone stalą A-IIIIN.

9. SŁUPY

Zaprojektowano słupy żelbetowe, monolityczne o różnych przekrojach poprzecznych. Słupy zbrojone podłużnie prętami Φ 16 i strzemionami ϕ 6. Beton B25, stal A-IIIIN (pręty nośne), A-I (strzemiona).

10. PODCIĄGI

Podciągi zaprojektowano jako żelbetowe, monolityczne. Podciągi zaprojektowano jako belki swobodnie podparte jedno- i wieloprzęsłowe. Podciągi zbrojone podłużnie prętami Φ 12,16,20 i strzemionami ϕ 6, ϕ 8. Beton B25, stal A-IIIIN (pręty nośne), A-I (strzemiona).

11. NADPROŻA

Zaprojektowano typowe belki prefabrykowane typu L-19 oraz nadproża wylewane.. Nadproża zbrojone podłużnie prętami Φ 12,16 i strzemionami ϕ 6. Beton B25, stal A-IIIIN (pręty nośne), A-I (strzemiona).

12. WIEŃCE

Wieńce zaprojektowano o wysokości 25 i 34 cm i szerokości 25 cm, zbrojone podłużnie prętami Φ 12 i strzemionami ϕ 6 co 25 cm. Wieńce wykonać jako ciągłe.

13. KLATKI SCHODOWE

Zaprojektowano schody monolityczne płytowe o grubości płyty biegowej 17 cm. Płyty zbrojona prętami Φ 12, Φ 16 (stal A-IIIIN) z betonu B25.

14. DACH

Konstrukcja dachu drewniana, z drewna sosnowego klasy C24, pokrycie z blachy na rąbek stojący. Wszystkie elementy drewniane należy zabezpieczyć przed korozją biologiczną przez minimum 2-krotne smarowanie preparatem solnym „Intox S” lub innym dopuszczonym w budownictwie.

Konstrukcję dachu płatwiowo-kleszczowa. Krokwie 8x20 cm w rozstawie co 80 cm. Płatew 14x18 cm. Słup 14x14, miecz 6x12, krokiew narożna 16x20, murlata 14x14 cm kotwiona do wieńca.

BUDOWA SIEDZIBY PLACÓWKI TERENOWEJ W STASZOWIE PRZY UL. MICKIEWICZA PROJEKT WYKONAWCZY - KONSTRUKCJA	
---	--

15. WYTYCZNE BETONOWANIA

Do szalowania elementów konstrukcyjnych obiektu stosować inwentaryzowane deskowanie stalowe, aby uzyskać gładką powierzchnię zewnętrzną betonu. Do łączenia deskowań stosować patentowe łączniki zapewniające szczelność elementu po stwardnieniu betonu. Zbrojenie układać z zachowaniem grubości otuliny podanej na rysunkach.

Do betonowania stosować mieszankę uprzednio zaprojektowaną i kontrolowaną laboratoryjnie.

16. ZAŁOŻENIA PRZYJĘTE DO OBLICZEŃ:

- obciążenie śniegiem wg PN-80/B-02010/Az1 – III strefa
- obciążenie wiatrem wg PN-77/B-02011 – I strefa
- posadowienie wg PN-81/B-03020
- obciążenie użytkowe wg PN-82/B-02003
 - 1,5 kN/m² (poddasze)
 - 2,0 kN/m² (pomieszczenia biurowe)
 - 2,5 kN/m² (komunikacja)
 - 3,0 kN/m² (pomieszczenie serwerowni)
 - 8,0 kN/m² (pomieszczenie akt)
 - 4,0 kN/m² (klatka schodowa)
- obciążenie stałe wg PN-82/B-02001

MATERIAŁY

Beton konstrukcyjny B25 (C20/25)
Stal zbrojeniowa A-I (St3SX)
 A-IIIN (B500SP)
Drewno klasy C24

**WSZYSTKIE ROBOTY NALEŻY WYKONYWAĆ ZGODNIE Z WARUNKAMI
TECHNICZNYMI WYKONYWANIA I ODBIORU ROBÓT BUDOWLANO -
MONTAŻOWYCH, WYMOGAMI BHP, ORAZ OBOWIĄZUJĄCYMI NORMAMI.**

mgr inż. Krzysztof Mężyk
upr. KI-108/2002