

TYTUŁ:	PROJEKT PRZEBUDOWY I ROZBUDOWY BUDYNKU PRZYCHODNI REJONOWEJ PRZY UL. STASZICA W SZYDŁOWCU – PROJEKT WYKONAWCZY
CZĘŚĆ:	KONSTRUKCYJNA
ADRES INWESTYCJI:	SZYDŁOWIEC; ul. STASZICA; dz. nr 5758/1; 5758/2; 5759/107; 5759/108; 5757/32
ZLECENIODAWCA:	POWIAT SZYDŁOWIECKI reprezentowany przez Zarząd Powiatu; pl. M. Konopnickiej 7; 26-500 Szydłowiec
PROJEKTOWAŁ:	mgr inż. Artur Polakowski SWK/0083/POOK/05 podpis.....
SPRAWDZIŁ:	mgr inż. Marcin Nosek SWK/0111/POOK/06 podpis.....

SPIS ZAWARTOŚCI PROJEKTU WYKONAWCZEGO:

- Część opisowa projektu budowlanego
- Część rysunkowa projektu budowlanego
- Informacja bioz
- Uprawnienia projektantów
- Uprawnienia sprawdzających
- Zaświadczenia z Izb branżowych projektantów
- Zaświadczenia z Izb branżowych sprawdzających
- Zestawienie stali profilowej

SPIS TREŚCI

1.0 DANE OGÓLNE	5
1.1. Przedmiot opracowania.....	5
1.2. Zamawiający	5
1.3. Zakres opracowania.....	5
1.4. Lokalizacja	5
1.5. Podstawy opracowania	5
1.5. Warunki eksploatacji	7
1.6. Ogólny opis projektowanego budynku	7
2.0 DANE SZCZEGÓŁOWE	8
2.1. Warunki gruntowo wodne.....	8
2.2. Fundamenty	8
2.3. Słupy i trzpień.....	9
2.4. Belki i nadproża.....	9
2.5. Stropy.....	11
2.6. Wieńce	12
2.7. Ściany	12
2.8. Klatka schodowa	12
2.9. Szyb windy w części istniejącej budynku.....	12
2.10. Stopy fundamentowe i ławy	12
2.11. Konstrukcje stalowe zadaszenia	13
2.12. Izolacje.....	13
2.12. Informacja o zagrożeniu dla środowiska	13
2.13. Maszt antenowy	13

SPIS RYSUNKÓW

K.01 - RZUT FUNDAMENTÓW	1:100
K.02 - RZUT PARTERU	1:100
K.03 - RZUT PIĘTRA	1:100
K.04 - RZUT DACHU	1:100
K.05 - PRZEKRÓJ B-B 1:50	
K.06 - ZBROJENIE PŁYTY POZ. 1.1	1:50
K.07 - ZBROJENIE PŁYTY POZ. 1.2	1:50
K.08 - ZBROJENIE PŁYTY GARAŻU POZ. 1.3	1:50
K.09 - ZBROJENIE PŁYTY GARAŻU POZ. 1.4	1:50
K.10a - ZBROJENIE SCHODÓW POZ.3.1, POZ. 3.2	1:20
K.10b - ZBROJENIE SCHODÓW POZ.4	1:20
K.11 - KRATOWNICA KR1	1:20
K.12 - STĘŻENIA ST1, ST2	1:10
K.13 - PŁATEW P1	1:10
K.14a - ZBROJENIE BELKI POZ.2.1.1	1:50/1:10
K.14b - ZBROJENIE BELKI POZ.2.1.1	1:50/1:10
K.14c - ZBROJENIE BELKI POZ.2.1.1	1:50/1:10
K.14d - ZBROJENIE BELKI POZ.2.1.1	1:50/1:10
K.15a - ZBROJENIE BELKI POZ.2.1.2	1:50/1:10
K.15b - ZBROJENIE BELKI POZ.2.1.2	1:50/1:10
K.15c - ZBROJENIE BELKI POZ.2.1.2	1:50/1:10
K.15d - ZBROJENIE BELKI POZ.2.1.2	1:50/1:10
K.16a - ZBROJENIE BELKI POZ.2.1.3	1:50/1:10
K.16b - ZBROJENIE BELKI POZ.2.1.3	1:50/1:10
K.16c - ZBROJENIE BELKI POZ.2.1.3	1:50/1:10
K.16d - ZBROJENIE BELKI POZ.2.1.3	1:50/1:10
K.16e - ZBROJENIE BELKI POZ.2.1.3	1:50/1:10
K.16f - ZBROJENIE BELKI POZ.2.1.3	1:50/1:10
K.17a - ZBROJENIE BELKI POZ.2.2.1	1:50/1:10
K.17b - ZBROJENIE BELKI POZ.2.2.1	1:50/1:10
K.17c - ZBROJENIE BELKI POZ.2.2.1	1:50/1:10
K.17d - ZBROJENIE BELKI POZ.2.2.1	1:50/1:10
K.17e - ZBROJENIE BELKI POZ.2.2.1	1:50/1:10

K.17f - ZBROJENIE BELKI POZ.2.2.1	1:50/1:10
K.18a - ZBROJENIE BELKI POZ.2.2.2	1:50/1:10
K.18b - ZBROJENIE BELKI POZ.2.2.2	1:50/1:10
K.19a - ZBROJENIE BELKI POZ.2.2.3	1:50/1:10
K.19b - ZBROJENIE BELKI POZ.2.2.3	1:50/1:10
K.20 - ZBROJENIE SŁUPA S1.2	1:10
K.21a - ZBROJENIE SŁUPA S1.1	1:10
K.21b - ZBROJENIE SŁUPA S1.2a	1:10
K.22 - ZBROJENIE SŁUPA S1.3, S1.4	1:10
K.23 - ZBROJENIE BELKI POZ.2.2.12	1:20
K.24 - NADPROŻE STALOWE NS.1	1:20
K.25a - ZBROJENIE BELKI POZ.2.1.9	1:10
K.25b - ZBROJENIE BELKI POZ.2.1.9	1:10
K.26a - ZBROJENIE BELKI POZ.2.1.10	1:10
K.26b - ZBROJENIE BELKI POZ.2.1.10	1:10
K.27a - ZBROJENIE BELKI POZ.2.2.11	1:10
K.27b - ZBROJENIE BELKI POZ.2.2.11	1:10
K.28 - ZBROJENIE SZYBU WINDOWEGO SW1	1:20
K.29 – ZBROJENIE STOPY FUNDAMENTOWEJ ST1	1:20
K.30a – ZBROJENIE SŁUPA S1.2b	1:20
K.30b – ZBROJENIE SŁUPA S1.2c	1:20

1.0 DANE OGÓLNE

1.1. Przedmiot opracowania

Przedmiotem opracowania jest projekt wykonawczy budynku przychodni rejonowej przy ul. Staszica w Szydłowcu.

1.2. Zamawiający

Powiat Szydłowiecki reprezentowany przez Zarząd Powiatu.

1.3. Zakres opracowania

Niniejsze opracowanie związane z przebudową i rozbudową obiektu obejmuje projekt wykonawczy:

- konstrukcyjny

1.4. Lokalizacja

Obiekt będący przedmiotem opracowania znajduje się w Szydłowcu, woj. mazowieckie, przy ul. Staszica - dz. nr 5758/1; 5758/2; 5759/107; 5759/108; 5757/32.

1.5. Podstawy opracowania

- Umowa nr PR – 343 – 2 /2010 z dnia 12 luty 2010
- Specyfikacja istotnych warunków zamówienia
- Inwentaryzacja budynku przekazana przez Inwestora
- Uchwała nr 47/X/03 Rady Miejskiej w Szydłowcu z dnia 10.07.2003 w sprawie uchwalenia zmian w miejscowym planie zagospodarowania przestrzennego miasta Szydłowiec dla obszaru osiedla „Wschód”
- Projekt budowlano-architektoniczny wykonany przez W.T.P.P. „MARWIT” sp. z o. o. uzgodniona z użytkownikiem i Inwestorem
- Wizje lokalne na obiekcie (luty, kwiecień 2010)
- Badania geotechniczne wykonane przez Pana mgr inż. Wiesława Brodawika.
- Uzgodnienia z rzeczoznawcą ds. sanitarno-higienicznych, p.poż. i bhp
- Rozporządzenie Ministra Infrastruktury z dnia 12 kwietnia 2002r w sprawie warunków technicznych, jakim powinny odpowiadać budynki i ich usytuowanie.(Dz. U. Nr 75, poz. 690 z późniejszymi zmianami)
- Rozporządzenie ministra spraw wewnętrznych i administracji z dnia 21 kwietnia 2006 r. w sprawie ochrony przeciwpożarowej budynków, innych obiektów budowlanych i terenów (Dz. U. Nr 80, poz. 563)
- Rozporządzenie Ministra Zdrowia w sprawie wymagań, jakim powinny odpowiadać pod względem fachowym i sanitarnym pomieszczenia i urządzenia zakładu opieki zdrowotnej.(Dz. U. z dnia 10 listopada 2006)
- Przepisy techniczno budowlane i obowiązujące Polskie Normy

-
- Projekty wykonane przez Agencję Usług Inwestycyjnych PROBUD: „Przebudowa i modernizacja budynku Przychodni Rejonowej” oraz „Termomodernizacja ścian zewnętrznych i stropodachu budynku Przychodni Rejonowej”
 - Archiwalna dokumentacja z 1985r. przekazana przez Inwestora

Normy, budowlane:

- PN-B-01040:1994 – Rysunek konstrukcyjny budowlany. Zasady ogólne,
- PN-EN ISO 4157-1 – Rysunek budowlany. Systemy oznaczeń. Część 1: budynki i części budynków,
- PN-B-01029 – Rysunek budowlany. Zasady wymiarowania na rysunkach techniczno-budowlanych,
- PN-B-01030 – Rysunek budowlany. Oznaczenia graficzne materiałów budowlanych,
- PN-ISO 9836 – Właściwości użytkowe w budownictwie. Określanie i obliczanie wskaźników powierzchniowych i kubaturowych,
- PN-ISO 6241 – Normy właściwości użytkowych w budownictwie. Zasady ich opracowywania i czynniki, które powinny być uwzględniane.
- PN-82/B-02000 - Obciążenie budowli. Zasady ustalania wartości.
- PN-82/B-02001 - Obciążenie budowli. Obciążenia stałe.
- PN-80/B-02010/Az1 - Obciążenia w obliczeniach statycznych. Obciążenie śniegiem.
- PN-77/B-02011/Az1 - Obciążenia w obliczeniach statycznych. Obciążenie wiatrem.
- PN-87/B-02013 – Obciążenie budowli. Obciążenia zmienne środowiskowe. Obciążenie oblodzeniem.
- PN-90/B-03200 - Konstrukcje stalowe. Obliczenia statyczne i projektowanie.
- PN-B-03264: grudzień 2002 – Konstrukcje betonowe, żelbetowe i sprężone. Obliczenia statyczne i projektowanie.
- PN-B-03002: 1999 – Konstrukcje murowe niezbrojone. Projektowanie i obliczanie.
- PN-B-01040:1994 – Rysunek konstrukcyjny budowlany. Zasady ogólne,
- PN-EN ISO 4157-1 – Rysunek budowlany. Systemy oznaczeń. Część 1: budynki i części budynków,
- PN-B-01029 – Rysunek budowlany. Zasady wymiarowania na rysunkach techniczno-budowlanych,
- PN-B-01030 – Rysunek budowlany. Oznaczenia graficzne materiałów budowlanych,

- PN-ISO 9836 – Właściwości użytkowe w budownictwie. Określanie i obliczanie wskaźników powierzchniowych i kubaturowych,
- PN-ISO 6241 – Normy właściwości użytkowych w budownictwie. Zasady ich opracowywania i czynniki, które powinny być uwzględniane.
- PN-82/B-02000 - Obciążenie budowli. Zasady ustalania wartości.
- PN-82/B-02001 - Obciążenie budowli. Obciążenia stałe.
- PN-80/B-02010/Az1 - Obciążenia w obliczeniach statycznych. Obciążenie śniegiem.
- PN-77/B-02011/Az1 - Obciążenia w obliczeniach statycznych. Obciążenie wiatrem.
- PN-87/B-02013 – Obciążenie budowli. Obciążenia zmienne środowiskowe. Obciążenie oblodzeniem.
- PN-90/B-03200 - Konstrukcje stalowe. Obliczenia statyczne i projektowanie.
- PN-B-03264: grudzień 2002 – Konstrukcje betonowe, żelbetowe i sprężone. Obliczenia statyczne i projektowanie.
- PN-B-03002: 1999 – Konstrukcje murowe niezbrojone. Projektowanie i obliczanie.

1.5. Warunki eksploatacji

Projektowany budynek zlokalizowany w Szydłowcu przewidziany jest do użytkowania jako budynek opieki zdrowotnej (użyteczności publicznej).

Dopuszczalne obciążenie stropów dla pomieszczeń biurowych wynosi 2,0kN/m², tarasów 2,0 kN/m².

Lokalizacja w Szydłowcu daje następujące warunki klimatyczne:

- II stref obciążenia śniegiem (PN-80/B-02010/Az1)
- I strefa obciążenia wiatrem (PN-77/B-02011/Az1)

1.6. Ogólny opis projektowanego budynku

Budynek nowoprojektowany, wolnostojący, nie podpiwniczony, jedno i dwukondygnacyjny o kształcie prostokąta. Dodatkowo zaprojektowano dwa garaże na karetki wraz z częściowym zadaszeniem między nimi.

Konstrukcja budynku zaprojektowana jako tradycyjna murowana wraz ze stropami podciągami i klatką schodową żelbetową. Ściany murowane wzmacniane trzpieniami żelbetowymi. Zaprojektowano również szyb windy w budynku istniejącym.

Jako przekrycie budynku opieki zdrowotnej zastosowano stropodach żelbetowy niewentylowany.

Dodatkowo zostały zaprojektowane garaże dla karetek z częściowym zadaszeniem wykonanym z kratownic stalowych.

2.0 DANE SZCZEGÓŁOWE

2.1. Warunki gruntowo wodne

W rejonie projektowanego budynku grunty podzielone zostały według rodzajów, syntezy i genezy. Podstawą podziału była ocena makroskopowa, w tym wyniki pomiarów penetrometrem tłoczkowym i ścinarką obrotową.

Warstwy I i II obejmują piaski gliniaste, odpowiednio; miękkoplastycznie [IL=0,60] oraz twardoplastyczne [IL=0,15].

Warstwa III obejmuje nawodnione, średniozagęszczone piaski drobne [ID=0,50]

Warstwa IV obejmuje gliny pylaste zwarte o stopniu plastyczności [IL=0,25]

Warstwa V obejmuje półzwarte gliny zwarte pochodzenia lodowcowego [IL=0,00]

Warstwa VI obejmuje wietrzliny gliniaste piaskowców, w których składzie przeważają półzwarte gliny pylaste, piaszczyste zwarte, występujące z niewielką domieszką okruchów skały macierzystej.

Warstwa VII obejmuje wietrzliny piaskowców o składzie: okruchy piaskowca z domieszką piasku pylastego i pyłu.

Warstwa VIII obejmuje piaskowce, zaliczone do skał twardych. Grunty skaliste charakteryzuje wytrzymałość na ściskanie R_c .

Poziom wody gruntowej od 0,9 do 1,0m.

Zgodnie zaleceniami dokumentacji technicznej, jako warstwę posadowienia założono warstwę VIII-piaskowce. Niwelowanie poziomu spodu posadowienia fundamentów wykonać chudym betonem.

2.2. Fundamenty

Fundamenty zostały zaprojektowane jako ławy i stopy posadowione w na VIII warstwie (piaskowiec). Posadowienie poniżej strefy przemarzania gruntu tj. na głębokości 1,2m poniżej poziomu terenu. Fundamenty należy wykonać na nienaruszonym podłożu, na warstwie chudego betonu o grubości minimum 10cm. Przy wykonywaniu ław w pobliżu sąsiednich budynków po wykonaniu odkrywkę należy zweryfikować zgodność stanu istniejącego z projektem. W razie potrzeby fundamenty przy styku budynku istniejącego i projektowanego podbić. Ewentualne nierówności i niwelacja poziomu posadowienia wykonać z chudego betonu. W czasie betonowania fundamentów ustawić pręty zbrojeniowe startowe słupów i trzpieni. Pręty zbrojenia układać na systemowych podkładkach dystansowych np. firmy „Betomax”. Beton zagęszczać wibratorem buławowym.

Prz połączeniu fundamentów istniejącego budynku z fundamentami nowo projektowanymi stosować pręt zbrojeniowe wklejane na żywicę np. firmy Hilti.

- ława żelbetowa Poz. Ł1.- wysokości 40 cm i szerokości 100 cm wykonane z betonu klasy C20/25(B25) MPa zbrojone podłużnie czterema prętami Ø16mm AIIIN (RB 500 W) połączonych strzemionami Ø 6 mm co 25 cm ze stali A0 (St3S) .Ława fundamentowa, poziom posadowienia -2,10, poniżej poziomu terenu.

- ława żelbetowa Poz. Ł2.- wysokości 40 cm i szerokości 80 cm wykonane z betonu klasy C20/25(B25) MPa zbrojone podłużnie czterema prętami Ø16mm AIIIN (RB 500 W połączonych strzemionami Ø 6 mm co 25 cm ze stali A0 (St3S) .Ława fundamentowa, poziom posadowienia -2,10, poniżej poziomu posadzki parteru.

- ława żelbetowa Poz. Ł3.- wysokości 40 cm i szerokości 60 cm wykonane z betonu klasy C20/25(B25) MPa zbrojone podłużnie czterema prętami Ø16mm AIIIN (RB 500 W połączonych strzemionami Ø 6 mm co 25 cm ze stali A0 (St3S) .Ława fundamentowa, poziom posadowienia -2,10, poniżej poziomu terenu.

- stopy żelbetowe pod słupy –o wymiarach w czucie 100x100cm i wysokości 40 cm. Wykonane z betonu klasy C20/25 (B25) MPa zbrojone z prętów o przekroju 12mm w obu kierunkach co 10 cm.

- ściany fundamentowe-wykonane na ławie fundamentowej z bloczków betonowych.

UWAGA Podczas zasypki fundamentów, ścianę fundamentową obsypywać równomiernie z dwóch stron.

2.3.Słupy i trzpienie

Zaprojektowano słupy żelbetowe, monolityczne, o wymiarach 25x25cm z betonu C20/25(B25) i zbrojone stalą AIIIN (RB 500 W). Strzemiona zaprojektowano ze stali AI (St3S) należy pamiętać o wykotwieniu prętów startowych z fundamentów dla słupów i trzpieni. Zbrojenie układać z zachowaniem grubości otuliny 2cm

Trzpienie żelbetowe beton C20/25(B25) i zbrojone stalą 4 Ø 12 mm AIIIN (RB 500 W) i strzemionami Ø 6 mm co 20 cm, na odcinkach zakładu rozstaw strzemion zmniejszyć o połowę. Trzpienie w ścianach wykonać na strzępia.s

2.4. Belki i nadproża

W ścianach murowanych nowoprojektowanych zarówno w istniejącym jak i projektowanym budynku nadproża systemowe z belek prefabrykowanych L19. W ścianach istniejących w których powiększono otwory (przy klatce schodowej i przejściu do budynku nowoprojektowanego) nadproża stalowe wg. rysunku konstrukcyjnego.

Otwory drzwiowe o wysokości 195cm w części istniejącej budynku zwiększyć na 200cm. Istniejące nadproża wymontować i umieścić nowe nadproża systemowe L19 na odpowiedniej wysokości, natomiast w przypadku braku nadproży należy podkuć otwór do wymaganej wysokości.

-
- Belka Poz.2.1.1 – sześcioprzęsłowa o wymiarach b x h = 25x40cm. Beton C20/25 (B25) zbrojona stalą AIIIIN (RB 500 W) górą i dołem 3Ø12 górą i dołem. Strzemiona czterocięte Ø6 ze stali AI (St3S);
 - Belka Poz.2.1.2 – czteroprzęsłowa o wymiarach b x h = 25x40cm. Beton C20/25 (B25) zbrojona stalą AIIIIN (RB 500 W) górą i dołem 3Ø12 górą i dołem. Strzemiona czterocięte Ø6 ze stali AI (St3S);
 - Belka Poz.2.1.3 – sześcioprzęsłowa o wymiarach b x h = 25x40cm. Beton C20/25 (B25) zbrojona stalą AIIIIN (RB 500 W) górą i dołem 3Ø12 górą i dołem. Strzemiona czterocięte Ø6 ze stali AI (St3S);
 - Belka nadprożowa żelbetowa Poz.2.1.4 – jednoprzęsłowa o wymiarach b x h = 25x25cm. Beton C20/25 (B25) zbrojona stalą AIIIIN (RB 500 W) górą i dołem 3Ø12 górą i dołem. Strzemiona dwucięte Ø6 ze stali AI (St3S);
 - Belka Poz.2.1.5 – jednoprzęsłowa o wymiarach b x h = 25x25cm. Beton C20/25 (B25) zbrojona stalą AIIIIN (RB 500 W) górą i dołem 2Ø12 górą i dołem. Strzemiona dwucięte Ø6 ze stali AI (St3S);
 - Belka Poz.2.1.6 – jednoprzęsłowa o wymiarach b x h = 25x35cm. Beton C20/25 (B25) zbrojona stalą AIIIIN (RB 500 W) górą i dołem 4Ø12 górą i 6Ø12 dołem. Strzemiona czterocięte Ø6 ze stali AI (St3S);
 - Belka Poz.2.1.7 – jednoprzęsłowa o wymiarach b x h = 25x35cm. Beton C20/25 (B25) zbrojona stalą AIIIIN (RB 500 W) górą i dołem 4Ø12 górą i 6Ø12 dołem. Strzemiona czterocięte Ø6 ze stali AI (St3S);
 - Belka Poz.2.1.8 – jednoprzęsłowa o wymiarach b x h = 25x60cm. Beton C20/25 (B25) zbrojona stalą AIIIIN (RB 500 W) górą i dołem 3Ø12 górą i dołem. Strzemiona dwucięte Ø6 ze stali AI (St3S);
 - Belka Poz.2.1.9 – dwuprzęsłowa o wymiarach b x h = 25x30cm. Beton C20/25 (B25) zbrojona stalą AIIIIN (RB 500 W) górą i dołem 3Ø12 górą i dołem. Strzemiona czterocięte Ø6 ze stali AI (St3S);
 - Belka Poz.2.1.10 – dwuprzęsłowa o wymiarach b x h = 25x30cm. Beton C20/25 (B25) zbrojona stalą AIIIIN (RB 500 W) górą i dołem 3Ø12 górą i dołem. Strzemiona czterocięte Ø6 ze stali AI (St3S);
 - Belka Poz.2.1.11 – dwuprzęsłowa o wymiarach b x h = 25x40cm. Beton C20/25 (B25) zbrojona stalą AIIIIN (RB 500 W) górą i dołem 3Ø12 górą i dołem. Strzemiona czterocięte Ø6 ze stali AI (St3S);
 - Belka Poz.2.1.12 – trzyprzęsłowa o wymiarach b x h = 25x40cm. Beton C20/25 (B25) zbrojona stalą AIIIIN (RB 500 W) prętami Ø16 górą i dołem. Strzemiona dwucięte Ø6 ze stali AI (St3S);
 - żeberko żelbetowe – jednoprzęsłowe o wymiarach b x h = 25x25cm. Beton C20/25 (B25) zbrojona stalą AIIIIN (RB 500 W) górą i dołem 3Ø12 górą i dołem. Strzemiona czterocięte Ø6 ze stali AI (St3S);
 - Belka Poz.2.2.1 – sześcioprzęsłowa o wymiarach b x h = 25x40cm. Beton C20/25 (B25) zbrojona stalą AIIIIN (RB 500 W) górą i dołem 2Ø12 górą i dołem. Strzemiona czterocięte Ø6 ze stali AI (St3S);

- Belka Poz.2.2.2 – dwuprzęsłowa o wymiarach b x h = 25x40cm. Beton C20/25 (B25) zbrojona stalą AIIIIN (RB 500 W). górą i dołem 3Ø12 górą i dołem Strzemiona czterocięte Ø6 ze stali AI (St3S);
- Belka Poz.2.2.3 – dwuprzęsłowa o wymiarach b x h = 25x40cm. Beton C20/25 (B25) zbrojona stalą AIIIIN (RB 500 W). górą i dołem 3Ø12 górą i dołem Strzemiona czterocięte Ø6 ze stali AI (St3S);
- Belka Poz.2.2.4 – jednoprzęsłowa o wymiarach b x h = 25x25cm. Beton C20/25 (B25) zbrojona stalą AIIIIN (RB 500 W). górą i dołem 3Ø12 górą i dołem Strzemiona dwucięte Ø6 ze stali AI (St3S);
- Belka Poz.2.2.5 – jednoprzęsłowa o wymiarach b x h = 25x25cm. Beton C20/25 (B25) zbrojona stalą AIIIIN (RB 500 W). górą i dołem 2Ø12 górą i dołem Strzemiona dwucięte Ø6 ze stali AI (St3S);
- Belka Poz.2.2.6 – jednoprzęsłowa o wymiarach b x h = 25x25cm. Beton C20/25 (B25) zbrojona stalą AIIIIN (RB 500 W). górą i dołem 3Ø12 górą i dołem Strzemiona dwucięte Ø6 ze stali AI (St3S);
- Belka Poz.2.2.7 – jednoprzęsłowa o wymiarach b x h = 25x25cm. Beton C20/25 (B25) zbrojona stalą AIIIIN (RB 500 W). górą i dołem 2Ø12 górą i dołem Strzemiona dwucięte Ø6 ze stali AI (St3S);

2.5. Stropy

Podczas wykonywania stropów pozostawić otwory na kanały wentylacyjne i instalacje w ilości zgodnie z projektami branżowymi. Otwory w stropie na przejścia instalacyjne ograniczać do niezbędnego minimum. W przypadku wystąpienia otworów nie przewidzianych w projekcie konstrukcji o wymiarach ponad 30x30cm powiadomić projektanta konstrukcji. Beton zagęszczać mechanicznie. Szczegółowy opis warstw na stropie wg projektu architektury.

- Strop Poz.1.1. – stop trzyprzęsłowy gr. 18.cm. Beton C20/25 (B25) zbrojony prętami Ø12 stalą AIIIIN (RB 500 W) o rozstawie wg. rysunków.
- Strop Poz.1.2. – stop trzyprzęsłowy gr. 18.cm. Beton C20/25 (B25) zbrojony prętami Ø12 stalą AIIIIN (RB 500 W) o rozstawie wg. rysunków. stalą AIIIIN (RB 500 W).
- Strop Poz.1.3. – stop siedmioprzęsłowy gr. 15.cm. Beton C20/25 (B25) zbrojony prętami Ø12 stalą AIIIIN (RB 500 W) o rozstawie wg. rysunków.
- Strop Poz.1.4. – stop trzyprzęsłowy gr. 15.cm. Beton C20/25 (B25) zbrojony prętami Ø12 stalą AIIIIN (RB 500 W) o rozstawie wg. rysunków.
- Płyta na gruncie w garażach – płytę wykonać gr. 15cm. Beton C20/25 (B25) zbrojony prętami Ø8 stalą AIIIIN (RB 500 W) górą i dołem o rozstawie oczek 15x15cm.
- Płyta na gruncie w budynku – płytę wykonać gr. 5cm. Beton C20/25 (B25) zbrojony prętami Ø6 stalą AIIIIN (RB 500 W) o rozstawie oczek 10x10cm.

2.6. Wieńce

Na poziomie stropu nad parterem oraz piętnem projektuje się wieńce żelbetowe W1 i W2. o przekroju 25x25cm oraz 18x25, beton C20/25 (B25), (na wszystkich ścianach gr.25 i 18 cm), zbrojone prętami 4φ12 stalą AIIIIN (RB 500W). Strzemiona dwucięte φ6 co 25 cm. ze stali AI (St3S). Zbrojenie układać z zachowaniem grubości otuliny 2cm na systemowych podkładkach dystansowych. Pręty zbrojenia wieńców łączyć na zakład $L_z > 50$ cm, w narożach ścian stosować dodatkowe pręty kątowe 2#12 po zewnętrznej stronie wieńca (ramiona 75 cm + 75 cm).

2.7. Ściany

- Ściany fundamentowe – gr.25 cm murowane z bloczków betonowych na zaprawie cementowej uplastycznionej marki M5.
- Ściany nośne parteru i piętra – gr 18 i 25cm murowane z cegły silikatowej na zaprawie klasy 15mpa na zaprawie cementowo-wapiennej marki 5 MPa. ściany
- Ściany działowe – z cegły dziurawki 7,5 MPa na zaprawie cementowej marki M3 uplastycznionej.

Do zapraw cementowych stosować plastyfikatory nie obniżające ich wytrzymałości.

Podczas wykonywania ścian należy pamiętać o wykonaniu niezbędnych otworów do poprowadzenia instalacji wentylacji mechanicznej.

W miejscach trzpieni w ścianach wykonywać strzępia.

Zapewnić wykonanie wszystkich robót murarskich w kategorii A. Stosować materiał na ściany w kategorii I.

2.8. Klatka schodowa

- Schody żelbetowe Poz.3.1, Poz.3.2, z betonu C20/25(B25) zbrojone stalą A-III RB500W Ø12 co 11cm, zbrojenie rozdzielcze Ø6 co 20cm AI St3S. Biegi, podesty i spoczniki wykonywać równolegle z pozostałymi elementami konstrukcji wsporczej. Płyta schodów oraz spoczników gr.12cm.
- Schody żelbetowe Poz.4, z betonu C20/25(B25) zbrojone stalą A-III RB500W Ø12 co 20cm, zbrojenie rozdzielcze Ø6 co 20cm AI St3S. Płyta schodów oraz spoczników gr.12cm. Prz połączeniu schodów z istniejącym stropem stosować pręt zbrojeniowy wklejane na żywicę np. firmy Hilti.

2.9. Szyb windy w części istniejącej budynku

Dla potrzeb realizacji nowej windy w budynku istniejącym zaprojektowano szyb windy żelbetowy gr. 15cm. Wykonany z betonu C20/25 (B25) zbrojony stalą AIIIIN (RB 500 W). Ø8 o oczku 15x15.

2.10. Stopy fundamentowe i ławy

- Stopy fundamentowe ST1 wykonać z betonu C20/25 (B25) zbrojonego stalą AIIIIN (RB 500 W) #16 o oczku 10x10.
- Ławy fundamentowe Ł1 40x100 wykonać z betonu C20/25 (B25) zbrojonego stalą AIIIIN (RB 500 W) #16 o oczku 10x10.

- Ławy fundamentowe Ł2 40x80 wykonać z betonu C20/25 (B25) zbrojonego stalą AIIIIN (RB 500 W) #16 o oczku 10x10.
- Ławy fundamentowe Ł3 40x60 wykonać z betonu C20/25 (B25) zbrojonego stalą AIIIIN (RB 500 W) 4#12 i strzemionami ze stali AI (St3S) o średnicy $\phi 6$ co 25cm.
- Płyta fundamentowa Fz gr. 40cm wykonać z betonu C20/25 (B25) zbrojonego stalą AIIIIN (RB 500 W) #12 co 10cm górą i dołem.

Uwaga!!!

Po wykonaniu wykopów fundamentowych należy wezwać projektanta w celu weryfikacji założeń projektowych.

2.11. Konstrukcje stalowe zadaszenia

Konstrukcję zadaszenia zaprojektowano na kratownicach stalowych stężonych prętami stalowymi fi 16. Pokrycie poliwęglanowe zamocowane jest do płatew wykonanych z RP40x100x4,0.

Konstrukcję stalową kratownicy K1 zaprojektowano ze stali St3SX. Pasy górny, HEA 160, pasy dolny HEA100 słupki i krzyżulce RK80x80x4,0

Przed montażem konstrukcji zabezpieczyć ją antykorozyjnie

Elementy stalowe zabezpieczyć zgodnie z atestem p.poż. do wymaganej klasy odporności ogniowej powłokami malarskimi np. system ogniochronny „FLAME SORBER” – producent „Śnieżka”.

2.12. Izolacje

Izolacje ścian i ław fundamentowych wg. Systemowych rozwiązań firmy np. ICOPAL lub DEITERMAN.

Pozostałe izolacje wg. projektu architektury.

2.12. Informacja o zagrożeniu dla środowiska

Obiekt z uwagi na swoją funkcję nie stwarza zagrożenia ani dla środowiska ani dla higieny i zdrowia użytkowników.

2.13. Maszt antenowy

Projektuje się systemowy maszt antenowy firmy AluPro, mocowany do trzpieni stropodachu. Rodzaj mocowania konsultować z producentem masztu.

Projektant:

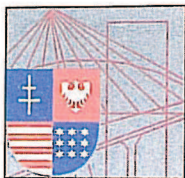
mgr inż. Artur Polakowski
SWK/0083/POOK/05

Sprawdzający:

mgr inż. Marcin Nosek
SWK/0111/POOK/06

Asystenci:

inż. Grzegorz Gruszczyński
mgr inż. Emilia Jas



ŚWIĘTOKRZYSKA
OKRĘGOWA
I Z B A
INŻYNIERÓW
BUDOWNICTWA

Kielce, dn. 3 luty 2010

Zaświadczenie

Pan(i) Polakowski Artur Tomasz

miejsce zamieszkania :

ul. Warszawska 154/2

25-414 Kielce

jest członkiem Świętokrzyskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa

o numerze ewidencyjnym : SWK/BO/0052/06

i posiada wymagane ubezpieczenie od odpowiedzialności cywilnej.

Niniejsze zaświadczenie jest ważne od dnia 01-03-2010 do 28-02-2011

Z up. Przewodniczącego ŚOIIB

mgr inż. Wiesława Sobuńska
DYREKTOR BIURA



**ŚWIĘTOKRZYSKA
OKRĘGOWA
I Z B A
INŻYNIERÓW
BUDOWNICTWA**

Kielce dnia 18.12.2006 r.

Okręgowa Komisja Kwalifikacyjna
sygn. akt SK-0054-0017(4)/06

DECYZJA

Na podstawie art. 24 ust. 1 pkt 2 ustawy z dnia 15 grudnia 2000r. o samorządach zawodowych architektów, inżynierów budownictwa oraz urbanistów (*Dz.U. z 2001r., Nr 5, poz. 42 z późn. zm.*) i art. 12 ust. 1 pkt 1 i 5, art. 12 ust. 3, art. 13 ust. 1 pkt 1 i ust. 4, art. 14 ust. 1 pkt 2 ustawy z dnia 7 lipca 1994r. Prawo budowlane (*tekst jednolity: Dz.U. z 2006r., Nr 156, poz. 1118*) oraz § 3 ust. 1, § 12 pkt 1 i § 17 ust. 1 pkt 1 rozporządzenia Ministra Infrastruktury z dnia 18 maja 2005r. w sprawie samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie (*Dz. U. z 2005r., Nr 96, poz. 817*) w związku z § 28 ust. 1 rozporządzenia Ministra Transportu i Budownictwa z dnia 28 kwietnia 2006r. w sprawie samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie (*Dz. U. z 2006r., Nr 83, poz. 578*).

Świętokrzyska Okręgowa Komisja Kwalifikacyjna
nadaje

Panu Marcinowi Jackowi Nosek
magistrowi inżynierowi budownictwa
urodzonemu dnia 1 lutego 1976 roku w Kielcach

UPRAWNIENIA BUDOWLANE
nr ewidencyjny SWK/0111/POOK/06
do projektowania bez ograniczeń
w specjalności konstrukcyjno-budowlanej

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 Świętokrzyskiej Izby Inżynierów Budownictwa w Kielcach w terminie 14 dni od daty jej doręczenia.

Otrzymują:

1. Pan Marcin Jacek Nosek
ul. Konopnickiej 9/93
25-406 Kielce
2. Okręgowa Rada Izby
3. Główny Inspektor Nadzoru Budowlanego
4. a/a



Skład orzekający
OKK SIIB

[Signature]
dr inż. Stefan Szalkowski

[Signature]
mgr inż. Edmund Pieniążek

[Signature]
mgr inż. Józef Płwko

Pan Marcin Jacek Nosek

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

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

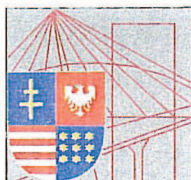
- projektowania, sprawdzania projektów architektoniczno-budowlanych i sprawowania nadzoru autorskiego,
 - sprawowania kontroli technicznej utrzymania obiektów budowlanych
- bez ograniczeń.**

II. Na mocy § 3 ust. 1 i § 17 ust. 1 pkt 1 rozporządzenia Ministra Infrastruktury w sprawie samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie, niniejsze uprawnienia uprawniają do:

- sporządzania projektu zagospodarowania działki lub terenu, w zakresie objętym w/w specjalnością,
- sporządzania projektu architektoniczno-budowlanego obiektu budowlanego w odniesieniu do konstrukcji obiektu.

Przewodniczący
Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej ŚIIB

dr inż. Stefan Szalkowski



Zaświadczenie

Pan(i) Nosek Marcin Jacek

miejsce zamieszkania :

ul. Konopnickiej 9/93

25-406 Kielce

jest członkiem Świętokrzyskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa

o numerze ewidencyjnym : SWK/BO/0024/07

i posiada wymagane ubezpieczenie od odpowiedzialności cywilnej.

Niniejsze zaświadczenie jest ważne od dnia 01-02-2010 do 31-01-2011

Z up. Przewodniczącego ŚOIIB

mgr inż. Wiesława Sobańska
DYREKTOR BIURA

Świętokrzyska Okręgowa Izba Inżynierów Budownictwa

25-304 Kielce, ul. Św. Leonarda 18; tel. 41 344 94 13, tel. kom. 694 912 692, fax 41 344 63 82

<http://www.swk.piib.org.pl>, e-mail: swk@piib.org.pl

Bank Pekao S.A. I O/Kielce, nr rach. 98 124013721111000012505214

Godziny pracy biura: poniedziałek, wtorek, czwartek, piątek - od 10:00 do 16:00, środa - nieczynne.

Godziny pracy czytelní: wtorek - od 10:00 do 16:00



**GŁÓWNY INSPEKTOR
NADZORU BUDOWLANEGO**

DRS/INN/600/66/07

Warszawa, 2007-01-30

DECYZJA

Na podstawie art. 88 a ust. 1 pkt 3 lit. a ustawy z dnia 7 lipca 1994 r. Prawo budowlane (tekst jednolity Dz. U. z 2006 r. Nr 156, poz. 1118 z późn. zm.) oraz art. 104 § 1 i § 2 ustawy z dnia 14 czerwca 1960 r. Kodeks postępowania administracyjnego (tekst jednolity Dz. U. z 2000 r. Nr 98, poz. 1071 z późn. zm.),

MARCIN JACEK NOSEK
mgr inżynier budownictwa

uprawniony na mocy decyzji

Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej Świętokrzyskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa

z dnia 18.12.2006 r. sygn. akt SK-0054-0017(4)/06

nr ewidencyjny SWK/0111/POOK/06

do wykonywania samodzielnej funkcji technicznej w budownictwie

w specjalności konstrukcyjno-budowlanej

obejmującej projektowanie

bez ograniczeń

w zakresie określonym w powyższej decyzji

został wpisany

DO CENTRALNEGO REJESTRU OSÓB POSIADAJĄCYCH UPRAWNIENIA BUDOWLANE
pod pozycją 405/07/U/C

Decyzja niniejsza jako uwzględniająca w całości żądania strony, zgodnie z art. 107 § 4 Kpa nie wymaga uzasadnienia.

Niniejsza decyzja jest ostateczna. W związku z powyższym, w oparciu o art. 12 ust. 7 ustawy Prawo budowlane stanowi podstawę do wykonywania samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie.

Strona może w terminie 14 dni od daty doręczenia decyzji wystąpić, na podstawie art. 127 § 3 Kpa oraz stosownie do uchwały Naczelnego Sądu Administracyjnego z dnia 9.12.1996 r., sygn. akt OPS 4/96, z wnioskiem o ponowne rozpatrzenie sprawy.

Otrzymują:

1. Pan Marcin Jacek Nosek
ul. Konopnickiej 9/93
25-406 Kielce
2. Świętokrzyska Okręgowa
Izba Inżynierów Budownictwa
3. aaMPI



[Handwritten signature]
Grzegorz Figiel

Zestawienie stali profilowej - Przychodnia Szydłowiec

	Profil	Długość mm/szt	Sztuk	Łączna dług. [m] lub pow. [m ²]	Masa kg/m lub kg/m ²	Masa ogółem kg	Materiał	Nr rys. lub normy
						4993		
Element	ELEMENT KR1		4				Rys.:	K-11
1	HEA100	5460	2	10,920	16,70	182,4	St3S	DIN 1025
2	HEA100	10750	1	10,750	16,70	179,5	St3S	DIN 1025
3	RK60x60x5,0	299	2	0,598	7,80	4,7	St3S	BN/0644-22
4	RK60x60x5,0	569	2	1,138	7,80	8,9	St3S	BN/0644-22
5	RK60x60x5,0	839	2	1,678	7,80	13,1	St3S	BN/0644-22
6	RK60x60x5,0	1110	2	2,220	7,80	17,3	St3S	BN/0644-22
7	RK60x60x5,0	1375	1	1,375	7,80	10,7	St3S	BN/0644-22
8	RK60x60x5,0	941	2	1,882	7,80	14,7	St3S	BN/0644-22
9	RK60x60x5,0	1067	2	2,134	7,80	16,6	St3S	BN/0644-22
10	RK60x60x5,0	1233	2	2,466	7,80	19,2	St3S	BN/0644-22
11	RK60x60x5,0	1440	2	2,880	7,80	22,5	St3S	BN/0644-22
12	BL 10x250	250	2	0,125	78,50	9,8	St3S	PN/H-92203
13	BL 10x100	250	2	0,050	78,50	3,9	St3S	PN/H-92203
14	BL 10x145	200	4	0,116	78,50	9,1	St3S	PN/H-92203
15	IPE200	180	2	0,360	22,40	8,1	St3S	PN/H-93419
16	BL 8x47	180	4	0,034	62,80	2,1	St3S	PN/H-92203
17	BL 10x80	90	4	0,029	78,50	2,3	St3S	PN/H-92203
18	BL 6x100	180	14	0,252	47,10	11,9	St3S	PN/H-92203
19	BL 6x74	94	14	0,097	47,10	4,6	St3S	PN/H-92203
Suma						541		
Dodatek na spoiny		1,80%				9,7		
Śruby:	M12+1p+2n	55	8		0,097	0,8	5.8	PN-85/M-82105
Kotwy	HIT HY 150-HAS M16x190		8					
Razem	1 element ELEMENT KR1					551,8		
Ogółem	4 elementy/ów ELEMENT KR1					2207		

Element	ELEMENT ST1		6				Rys.:	K-12
1	BL 10x80	190	2	0,030	78,50	2,4	St3S	PN/H-92203
2	f 20	400	1	0,400	2,47	1,0	St3S	PN/H-93215
3	f 20	4465	1	4,465	2,47	11,0	St3S	PN/H-93215
Suma						14		
Dodatek na spoiny		1,80%				0,3		
Śruby:	M16+1p+2n	60	2		0,197	0,4	5.8	PN-85/M-82105
Razem	1 element ELEMENT ST1					15,0		
Ogółem	6 elementy/ów ELEMENT ST1					90		

Element	ELEMENT ST2		8				Rys.:	K-12
1	BL 10x80	190	2	0,030	78,50	2,4	St3S	PN/H-92203
2	f 16	400	1	0,400	1,58	0,6	St3S	PN/H-93215
3	f 16	6260	1	6,260	1,58	9,9	St3S	PN/H-93215
Suma						13		
Dodatek na spoiny		1,80%				0,2		
Śruby:	M16+1p+2n	60	2		0,197	0,4	5.8	PN-85/M-82105
Razem	1 element ELEMENT ST2					13,5		
Ogółem	8 elementy/ów ELEMENT ST2					108		

Element	ELEMENT P1		42				Rys.:	K-13
1	RP100x60x5,0	4940	1	4,940	11,27	55,7	St3S	BN/0644-22
Suma						56		
Dodatek na spoiny		1,80%				1,0		
Razem	1 element ELEMENT P1					56,7		
Ogółem	42 elementy/ów ELEMENT P1					2380		

Element	Nadproże Ns1		2				Rys.:	K-24
1	C180	1540	3	4,620	22,00	101,6	St3S	PN/H-93451
Suma						102		
Dodatek na spoiny		1,80%				1,8		
Śruby:	M16+1p+2n	200	3		0,410	1,2	5.8	PN-85/M-82105
Razem	1 element Nadproże Ns1					103,5		
Ogółem	2 elementy/ów Nadproże Ns1					207		