

BIURO USŁUG PROJEKTOWO - KOSZTORYSOWYCH I EKSPERTYZ BUDOWLANYCH

25-753 KIELCE, ul. Alabastrowa 15, tel. / fax: (41) 345-55-67

KONSTRUKCJA

Nr projektu:

Branża:

STADIUM:

PROJEKT BUDOWLANY

ELEMENT:

PROJEKT TECHNICZNY

NUMER TOMU:	TOM 3/5			
NAZWA ZAMIERZENIA BUDOWLANEGO:	BUDYNEK USŁUGOWY – ZESPÓŁ GABINETÓW MEDYCZNYCH W PIŃCZOWIE			
OBIEKT:	BUDYNEK USŁUGOWY			
ADRES:	ul. Grunwaldzka, 28-400 Pińczów			
KATEGORIA OBIEKTU BUDOWLANEGO:	XI			
IDENTYFIKATORY DZIAŁEK EWIDENCYJNYCH:	260804_4.0008.160/23, 260804_4.0008.225, 260804_4.0008.227/1, 260804_4.0008.300/3			
INWESTOR:	Samorządowy Zakład Opieki Zdrowotnej ul. Klasztorna 6 28-400 Pińczów			
Autorzy opracowania:	Imię i nazwisko:	Specjalność Nr uprawnień budowlanych:	Podpis:	Data:
PROJEKTOWAŁ:	mgr inż. Nai Van Hoang	do projektowania bez ograniczeń w specjalności konstrukcyjno-budowlanej KL-199/86		09/2022
OPRACOWAŁA:	mgr inż. Małgorzata Skalska	do projektowania bez ograniczeń w specjalności konstrukcyjno-budowlanej KL-39/2002		09/2022
SPRAWDZIŁ:	mgr inż. Stanisław Janyst	do projektowania bez ograniczeń w specjalności konstrukcyjno-budowlanej KL-217/86		09/2022

Uwagi:

SPIS TREŚCI

I. Część opisowa

1. Opis techniczny (str. 3 - 8)
2. Obliczenia statyczne (str. 9 - 44)

II. Dokumenty dołączone do projektu (str. 45 - 49)

1. Oświadczenia projektanta o sporządzeniu projektu zgodnie z obowiązującymi przepisami i zasadami wiedzy technicznej.
2. Kopia decyzji o nadaniu projektantowi uprawnień budowlanych.
3. Kopia decyzji o nadaniu projektantowi sprawdzającemu uprawnień budowlanych.
4. Kopia zaświadczenia o przynależności projektanta do izby samorządu zawodowego.
5. Kopia zaświadczenia o przynależności projektanta sprawdzającego do izby samorządu zawodowego.

III. Część rysunkowa

Rys. nr 01K:	Rzut fundamentów – pozycje obliczeniowe	1:50
Rys. nr 02K:	Konstrukcja piwnicy – pozycje obliczeniowe	1:50
Rys. nr 03K:	Konstrukcja parteru – pozycje obliczeniowe	1:50
Rys. nr 04K:	Konstrukcja piętra – pozycje obliczeniowe	1:50
Rys. nr 05K:	Konstrukcja więźby dachowej – pozycje obliczeniowe	1:50
Rys. nr 06K:	Schody dwubiegowe – pozycje obliczeniowe	1:50
Rys. nr 07K:	Poz. 11.1. ÷ Poz. 11.8. Ławy fundamentowe Poz. 11.5.1., Poz. 11.5.1*. Ławy - belki	1:25
Rys. nr 08K:	Zbrojenie ław schodkowych. Dozbrojenie ław pod otworami drzwiowymi	1:25
Rys. nr 09K:	Poz. 10.3. Fundament szybu windowego	1:25
Rys. nr 10K:	Poz. 9.2. Ściany piwnicy – schemat zbrojenia	1:50
Rys. nr 11K:	Poz. 9.2. Ściany piwnicy – przekroje pionowe	1:20
Rys. nr 12K:	Poz. 9.2. Ściany piwnicy – przekroje pionowe, zbrojenie ściany z otworami	1:20
Rys. nr 13K:	Poz. 9.2. Ściany piwnicy – przekroje poziome	1:20
Rys. nr 14K:	Poz. 9.3.2., Poz. 9.3.3., Poz. 9.3.4. Nadproża drzwiowe piwnicy	1:20
Rys. nr 15K:	Poz. 9.3.1. Nadproże okienne piwnicy	1:20
Rys. nr 16K:	Poz. 9.1. Ściana żelbetowa parteru	1:20
Rys. nr 17K:	Poz. 4.0. Strop piwnicy – rysunek zbrojenia	1:50, 1:20
Rys. nr 18K:	Poz. 3.0. Strop parteru – rysunek zbrojenia	1:50, 1:20
Rys. nr 19K:	Poz. 3.1*. Wspornik płyty stropowej. Wieńce W-1, W-2	1:20
Rys. nr 20K:	Poz. 2.0. Strop piętra – rysunek zbrojenia	1:50
Rys. nr 21K:	Ścianka kolankowa. Wieńce W-1, W-2. Płyta stropowa za szybem windowym	1:20
Rys. nr 22K:	Poz. 6.10., Poz. 6.11. Belki piwnicy	1:20
Rys. nr 23K:	Poz. 6.5. Podciąg parteru. Poz. 6.6. ÷ Poz. 6.9. Belki parteru	1:20
Rys. nr 24K:	Poz. 6.1. Podciąg piętra. Poz. 6.2. ÷ Poz. 6.4. Belki piętra	1:20
Rys. nr 25K:	Poz. 7.1., Poz. 7.2., Poz. 7.3. Nadproża. Poz. 8.3. Filarek	1:20
Rys. nr 26K:	Poz. 8.1., Poz. 8.2. Słupy	1:20
Rys. nr 27K:	Poz. 5.0. Schody	1:25
Rys. nr 28K:	Poz. 10.0. Szyb windowy – przekrój pionowy i poziomy	1:20
Rys. nr 29K:	Poz. 10.0. Szyb windowy – przekroje na poziomie drzwi	1:20
Rys. nr 30K:	Poz. 10.1. Płyta nadszybia. Haki montażowe	1:20
Rys. nr 31K:	poz. 10.0. Szyb windowy – zbrojenie nadproży i progów	1:20
Rys. nr 32K:	Rzut poddasza. Szczegóły mocowania słupów S-1, S-2, S-3 i murłat M-1, M-2	1:50, 1:20, 1:10

OPIS TECHNICZNY

*do projektu technicznego sporządzonego w ramach projektu budowlanego
budynku usługowego – zespołu gabinetów medycznych
przy ul. Grunwaldzkiej w Pińczowie*

– BRANŻA KONSTRUKCYJNA –

1.0. Podstawa opracowania

- 1.1. Zlecenie Inwestora: Samorządowy Zakład Opieki Zdrowotnej
ul. Klasztorna 6
28-400 Pińczów
- 1.2. Projekt architektoniczno-budowlany oraz Projekt techniczny branży architektonicznej
Budynku usługowego - zespołu gabinetów medycznych przy ul. Grunwaldzkiej
w Pińczowie.
- 1.3. Dokumentacja badań podłoża gruntowego opracowana przez NTC - F.H.U. Wiesław
Młodawski, ul. Tatrzańska 13, 03-042 Świątniki Górne, w styczniu 2022 r.
- 1.4. Robocze uzgodnienia z Inwestorem.
- 1.5. Obowiązujące przepisy i normy:
 - PN-B-03000:1990 Projekty budowlane. Obliczenia statyczne.
 - PN-B-02001:1982 Obciążenia budowli. Obciążenia stałe.
 - PN-B-02003:1982 Obciążenia budowli. Obciążenia zmienne technologiczne.
Podstawowe obciążenia technologiczne i montażowe.
 - PN-B-02010:1980/Az1: 2006 Obciążenia w obliczeniach statycznych.
Obciążenie śniegiem.
 - PN-B-02011:1977/Az1:2009 Obciążenia w obliczeniach statycznych.
Obciążenie wiatrem.
 - PN-B-03264:2002 Konstrukcje betonowe, żelbetowe i sprężone. Obliczenia statyczne
i projektowanie.
 - PN-B-03020:1981 Grunty budowlane. Posadowienie bezpośrednie budowli.
Obliczenia statyczne i projektowanie.

2.0. Przedmiot, zakres i cel opracowania

Przedmiotem opracowania jest część konstrukcyjna projektu technicznego budynku
usługowego - zespołu gabinetów medycznych przy ul. Grunwaldzkiej w Pińczowie.

Zakres opracowania obejmuje rozwiązania konstrukcyjne budynku.

Niniejsza dokumentacja wymagana jest przez wykonawcę robót i organ nadzoru budowlanego.

3.0. Warunki gruntowo-wodne

Na podstawie Dokumentacji badań podłoża gruntowego [poz. 1.3. podstawy opracowania]
stwierdza się, że warunki gruntowo-wodne zostały rozpoznane 3 otworami geotechnicznymi
do głębokości 5,0 m p.p.t.

Bezpośrednio pod powierzchnią terenu występują gleby o miąższości ok. 0,2 m, a poniżej gleb
stwierdzono warstwę nasypu niekontrolowanego (mieszanina: gleby, piasku drobnego i żwiru)
o miąższości od 1,5 m do 2,0 m. W otworze nr 1 bezpośrednio pod warstwą nasypu nawiercono
średnio zagęszczone piaski średnie, a w pozostałych otworach zwietrzeliny gliniaste składające się
z glin pylastych oraz okruchów piaskowca, w stanie zwartym oraz twardoplastycznym.

Grunty spoiste zaliczono do grupy konsolidacji B - jako grunty spoiste morenowe nieskonsolidowane.

Na badanym terenie, do głębokości przeprowadzonego rozpoznania i na dzień wykonania wierceń nie stwierdzono występowania wody gruntowej.

Profil otworu nr 1, rzędna 200,20 m n.p.m

- 0,00 - 0,20 gleba
- 0,20 - 2,20 nasyp niekontrolowany (mieszanina: gleby, piasku drobnego i żwiru)
- 2,20 - 2,80 piasek średni średniozagęszczony, $I_D=0,50$
- 2,80 - 5,00 zwiaterzelina gliniasta (głina pylasta z okrucami piaskowca) w stanie zwartym, $I_L=0,00$

Wody gruntowej nie stwierdzono.

Profil otworu nr 2, rzędna 199,50 m n.p.m

- 0,00 - 0,20 gleba
- 0,20 - 2,00 nasyp niekontrolowany (mieszanina: gleby, piasku drobnego i żwiru)
- 2,00 - 2,70 zwiaterzelina gliniasta (głina pylasta z okrucami piaskowca) w stanie twardoplastycznym, $I_L=0,05$
- 2,70 - 5,00 zwiaterzelina gliniasta (głina pylasta z okrucami piaskowca) w stanie zwartym, $I_L=0,00$

Wody gruntowej nie stwierdzono.

Profil otworu nr 3, rzędna 199,20 m n.p.m

- 0,00 - 0,20 gleba
- 0,20 - 1,70 nasyp niekontrolowany (mieszanina: gleby, piasku drobnego i żwiru)
- 1,70 - 5,00 zwiaterzelina gliniasta (głina pylasta z okrucami piaskowca) w stanie zwartym, $I_L=0,00$

Wody gruntowej nie stwierdzono.

Kategoria geotechniczna

Warunki gruntowe uznaje się za **proste**.

Kategorię geotechniczną projektowanego budynku określa się jako **drugą**.

4.0. Ogólna charakterystyka obiektu

4.1. Opis ogólny

Projektowany budynek jest budynkiem usługowym - zespołem gabinetów medycznych.

Budynek jest obiektem 2-kondygnacyjnym, w całości podpiwniczonym. Został zaprojektowany na planie prostokąta o wymiarach zewnętrznych konstrukcji:

- na poziomie parteru $8,60 \times 28,60$ m
- na poziomie piętra $9,30 \times 29,30$ m

Rzut piętra został wysunięty o 35 cm poza obrys parteru stanowiąc okap nad parterem. Kondygnacje nadziemne murowane z cegły silikatowej. Ściany piwnicy żelbetowe wylewane. Stropy o konstrukcji żelbetowej monolitycznej. Słupy i podciąg żelbetowe, nadproża prefabrykowane typu „L19” oraz żelbetowe.

Dach dwuspadowy o kącie nachylenia połaci 25° (46,6%) kryty blachą stalową na deskowaniu. Komunikacja pionowa jedną klatką schodową, ze schodami dwubiegowymi o konstrukcji żelbetowej, płytowej z belkami spocznikowymi oraz windą.

Budynek posadowiony bezpośrednio na gruncie rodzimym na ławach fundamentowych.

4.2. Obciążenia przyjęte do obliczeń

- 1) Strefa obciążenia śniegiem - III wg PN-80/B-02010/Az1: 2006
- 2) Strefa obciążenia wiatrem - I wg PN-77/B-02011/Az1:2009
- 3) Obciążenie charakterystyczne stropów wg PN-B-02003:1982
 - gabinety lekarskie - 2,00 kN/m²
 - poddasze - 0,50 kN/m²
 - klatki schodowe - 4,00 kN/m²

4.3. Przyjęte rozwiązania materiałowe

Przyjęto następujące materiały konstrukcyjne:

- beton konstrukcyjny kondygnacji podziemnej: B30 (C25/30)
- beton konstrukcyjny kondygnacji nadziemnych: B25 (C20/25)
- beton konstrukcyjny szybu windowego: B30 (C25/30)
- beton podkładowy: B10 (C8/10)
- stal zbrojeniowa: żebrowana kl. A-IIIIN, gat B500SP
żebrowana kl. A-III, gat. RB400W
gładka kl. A-I, gat. St3SY-b-500
- drewno klasy C27

5.0. Opis rozwiązań konstrukcyjnych

Posadowienie budynku - na ławach fundamentowych. Fundamenty posadowione na gruncie rodzimym: zwietrzelina gliniasta w stanie zwartym.

Przyjęto rzędne posadowienia:

- poziom porównawczy posadzki parteru: $\pm 0,00 = 199,90$ m n.p.m.
- poziom posadowienia ław fundamentowych: 4,01 m poniżej poziomu $\pm 0,00$ posadzki parteru, na rzędnej 195,89 m n.p.m. (poziom $-4,01$ m)
- w rejonie szybu windowego poziom posadowienia fundamentów wynosi 5,05 m poniżej poziomu $\pm 0,00$, na rzędnej 194,85 m n.p.m. (poziom $-5,05$ m)
- zmiana poziomu posadowienie zrealizowana ławami schodkowymi.

Wykopy fundamentowe - wykonać mechanicznie. Ostatnie warstwy gruntu do poziomu posadowienia usunąć ręcznie. Grunty spoiste należy chronić przed niekorzystnymi warunkami atmosferycznymi (wody opadowe, niskie temperatury, gwałtowne zmiany temperatur) mogącymi pogorszyć ich parametry wytrzymałościowe poprzez uplastycznienie.

W rejonie zalegania gruntów spoistych należy minimalizować ruch pojazdów oraz nie należy stosować prac mogących powodować wibracje podłoża.

Uwaga: Wykopy fundamentowe muszą być odebrane przez uprawnionego geotechnika i potwierdzone wpisem do dziennika budowy.

Podłoże pod ławy fundamentowe - beton podkładowy B10 (C8/10) grubości 10 cm.

Warstwę betonu należy ułożyć możliwie szybko po wykonaniu wykopu pogłębiającego.

Ławy fundamentowe - żelbetowe o przekrojach prostokątnych od 90×40 do 150×40 cm wylewane z betonu B30 (C25/30). Ławy zbrojone podłużnie prętami 4 #12 oraz poprzecznie #12 co 20 cm ze stali klasy A-IIIIN i strzemionami $\phi 6$ co 30 cm ze stali klasy A-I. Ławy usytuowane bezpośrednio pod otworami drzwiowymi są dozbrojone górą prętami #12.

W ławach należy zakotwić pręty łącznikowe (zbrojenie startowe) dla ścian piwnicy i słupów.

Izolacja fundamentów

Izolacja pod ławami fundamentowymi - 2x papa termozgrzewalna dopuszczona do stosowania pod fundamentami klejona na betonie podkładowym.

Izolacja fundamentów - elastyczna masa bitumiczna, bezspoinowa typu średniego.

Podłoga na gruncie - konstrukcję nośną podłogi stanowi płyta żelbetowa o grubości 10 cm. Płyta zabezpiecza ławy fundamentowe przed przesunięciem wywołanym parciem gruntu zasypki części podziemnej budynku. Górna powierzchnia płyty zlicowana z wierzchem ław fundamentowych.

Ściany piwnicy - żelbetowe o grubości 25 cm. Ściany wylewane z betonu B30 (C25/30) i zbrojone obustronnie prętami ze stali klasy A-IIIIN: pręty pionowe #12 co 20 cm oraz #12 co 15 cm, pręty poziome #10 co 25 cm. Krawędzie ścian przy otworach okiennych dozbrojone prętami #16. Połączenia zbrojenia w narożach ścian zaprojektowano jako biglowane. Dla ustabilizowania i związania zbrojenia po obu stronach ściany stosować łączniki #6 w ilości 4 szt./m² oraz dystanse #6 w ilości 1 szt./m². Zbrojenie swobodnych krawędzi ścian zakończyć szpilkami #10.

Pręty pionowe są połączone na zakład z prętami łącznikowymi wyprowadzonymi z ław fundamentowych.

Izolacja ścian wg projektu architektonicznego.

Ściany zewnętrzne parteru i piętra - grubości 25 cm murowane z bloczków silikatowych klasy 15 MPa na zaprawie cementowo-wapiennej lub klejowej systemowej.

Za szybem windowym zaprojektowano odcinek ściany o konstrukcji żelbetowej, zakończonej wspornikiem do oparcia wysuniętej ściany piętra. Ściana grubości 25 cm wylewana z betonu B25 (C20/25), zbrojona obustronnie prętami ze stali klasy A-IIIIN: pręty pionowe #12 co 15 cm, pręty poziome #10 co 25 cm. Dla ustabilizowania i związania zbrojenia po obu stronach ściany stosować łączniki #6 w ilości 4 szt./m² oraz dystanse #6 w ilości 1 szt./m².

Ścianę żelbetową wykonać po wymurowaniu przyległych ścian. Połączenie części żelbetowej ze ścianami murowanymi prętami $\phi 6$ co max 50 cm.

Ściany parteru ocieplone styropianem, ściany piętra ocieplone wełną mineralną i wykończone płytami włókno-cementowymi na ruszcie aluminiowym.

Ściany attykowe - grubości 25 cm żelbetowe wylewane, monolitycznie połączone z wieńcem żelbetowym.

Ściany wewnętrzne parteru i piętra - grubości 25 cm murowane z bloczków silikatowych klasy 15 MPa na zaprawie cementowo-wapiennej lub klejowej systemowej.

Ściany wzajemnie prostopadłe należy łączyć stosując wiązanie elementów murowych. Zaleca się, aby wzajemnie prostopadłe ściany konstrukcyjne były wznoszone jednocześnie.

Ściany działowe - grubości 12 cm murowane z bloczków silikatowych na zaprawie cementowo-wapiennej lub klejowej systemowej.

Połączenia przegród działowych ze stropem dolnym należy wykonywać z zastosowaniem przekładek poślizgowych, a wzdłuż ich górnej krawędzi należy stosować przekładki lub wypełnienie elastyczne, które pozwolą na kompensację naprężeń będących wynikiem ugięcia się stropu nad ścianą.

Usytuowanie ścian działowych wg rysunków architektonicznych.

Stropy - żelbetowe o konstrukcji płytowej, oparte na ścianach konstrukcyjnych i podciągach żelbetowych. Projektowane grubości stropów nad piwnicą, parterem i piętrem:

- | | |
|-------------------------|-------|
| – od osi „1” do osi „7” | 16 cm |
| – od osi „7” do osi „8” | 18 cm |

Płyty stropowe w układzie wielopolowym, o zróżnicowanych rozpiętościach. Wszystkie stropy żelbetowe monolityczne: nad piwnicą z betonu B30 (C25/30), nad parterem i piętrem z betonu B25 (C20/25), zbrojone prętami ze stali klasy A-IIIIN. Płyta stropowa nad parterem jest przewieszona poza obrys budynku o 35 cm. Część wspornikowa ma grubość 25 cm na całym obwodzie stropu i jest odpowiednio zazbrojona dla przeniesienia ciężaru wyższej kondygnacji.

Warstwy wykończeniowe stropów wg projektu architektonicznego.

Wieńce - na wszystkich ścianach konstrukcyjnych w poziomie stropów zaprojektowano wieńce żelbetowe o przekroju 25×25 cm wylewane z betonu B25 (C20/25). Zbrojenie podłużne wieńców prętami 4 #12 ze stali klasy A-IIIIN i strzemionami #6 co 25 cm ze stali klasy A-III.

Słupy - o przekrojach prostokątnych, żelbetowe monolityczne z betonu B25 (C20/25), zbrojone prętami ze stali klasy A-IIIIN i strzemionami ze stali klasy A-I. Cztery główne słupy o przekroju 45×25 cm zaprojektowano dla podparcia podciągów przekrywających przestrzeń nad przeszkloną elewacją. Dodatkowy słup o przekroju 40×25 cm przy klatce schodowej służy do oparcia belki spocznikowej, belki stropowej i nadproża drzwiowego.

Słupy usytuowane w ścianach wylać po wymurowaniu ścian. Połączenie słupa ze ścianą prętami $\phi 6$ co 4. spoinę.

Przekroje i lokalizacja wg rysunków konstrukcyjnych.

Podciagi - żelbetowe monolityczne z betonu B25 (C20/25), zbrojone prętami ze stali klasy A-IIIIN i strzemionami ze stali klasy A-III. Dwa główne podciagi zaprojektowano do przekrycia przestrzeni nad przeszkloną elewacją, pozostałe podciagi i belki stanowią oparcie dla stropów.

Przekroje i lokalizacja wg rysunków konstrukcyjnych.

Nadproża okienne i drzwiowe - żelbetowe wylewane oraz prefabrykowane typu „L-19”.

Schody wewnętrzne - dwubiegowe, żelbetowe monolityczne o konstrukcji płytowej z belkami spocznikowymi. Konstrukcja wylana z betonu B25 (C20/25), zbrojona prętami ze stali kl. A-IIIIN, pręty rozdzielcze ze stali klasy A-III. Płyty biegowe i spocznikowe grubości 16 cm, belki spocznikowe o przekroju 30×40 cm. Dolny bieg oparty na własnym fundamencie.

Szyb windy - żelbetowy monolityczny z betonu B30 (C25/30), zbrojony prętami ze stali klasy A-IIIIN. Przekrój szybu w świetle 165×250 cm, grubość ścian 20 cm. Ściany zbrojone obustronnie: pręty pionowe #10 co 20 cm, pręty poziome #8 co 20 cm.

Płyta nadszybia grubości 25 cm zbrojona górą i dołem #12 co 15 cm. W płycie nadszybia zamocować haki montażowe przeznaczone do szybów windowych np. Jordahl & Pfeifer, model JP01, nośność 20-24 kN lub HALFEN HLX Lift-Box 2000 lub równoważne.

Przerwy robocze w betonowaniu przewidziano w poziomie odpowiadającym górnej powierzchni każdego stropu. Pręty pionowe wyprowadzać ponad krawędź stropu na długość zakładu równą 60 cm. W piwnicy pręty są połączone na zakład z prętami łącznikowymi wyprowadzonymi z płyty fundamentowej.

Konstrukcja szybu posadowiona na płycie fundamentowej o grubości 40 cm. Szyb windy jest oddylatowany od ścian budynku i stropów.

Uwaga: usytuowanie i nośność haków montażowych oraz ostateczne wymiary szybu i otworów drzwiowych ustalić i uzgodnić z dostawcą dźwigu.

Przewody wentylacyjne - stalowe. Otwory stropowe muszą być na całym obwodzie o 2 – 3 cm większe od wymiaru zewnętrznego przewodu. Powstałą w ten sposób dylatację należy szczelnie wypełnić wełną mineralną lub innym niepalnym materiałem izolacyjnym.

Dach - drewniany, dwuspadowy o kącie nachylenia połaci 25°, nieocieplony i pokryty blachą płaską na rąbek stojący. Konstrukcja więźby dachowej tradycyjna płatwiowo-kleszczowa z drewna drzew iglastych klasy C27.

Przekroje elementów dachu:

- krokwie 6×18 cm
- płatwie 14×18 cm
- słupy 12×12 cm
- kleszcze 2× 4×12 cm
- miecze 6×12 cm
- murlaty 14×14 cm
- wymiany 6×16 cm

Zabezpieczenie konstrukcji drewnianych - wszystkie elementy drewniane więźby dachowej należy zabezpieczyć przed szkodnikami biologicznymi i ogniem ogólnie stosowanymi środkami posiadającymi atest i dopuszczonymi przez ITB do stosowania w budownictwie. W styku z murem lub wieńcem dodatkowo odizolować warstwą papy lub folii PE.

6.0. Wykonawstwo i odbiory robót

Wszystkie roboty budowlane i ich odbiory należy wykonać zgodnie z projektem, sztuką budowlaną, aktualną wiedzą techniczną oraz obowiązującymi normami i przepisami techniczno-budowlanymi.

Projekt należy rozpatrywać wraz z projektami branżowymi.

Wszystkie materiały i wyroby budowlane powinny być oznakowane europejskim znakiem CE oraz posiadać deklarację właściwości użytkowych. Wszystkie materiały należy wbudować zgodnie z technologią stosowania podaną przez producenta.

Wykopy fundamentowe muszą być odebrane przez uprawnionego geotechnika i potwierdzone wpisem do dziennika budowy.

W trakcie wykonywania robót budowlanych należy zachować przepisy BHP i p.poż.

opracowali:

mgr inż. Nai Van Hoang
upr. nr ewid. KL-199/86

mgr inż. Małgorzata Skalska
upr. nr ewid. KL-39/2002

Kielce, wrzesień 2022 r.

PROJEKTANT

mgr inż. Nai Van Hoang

nr ewid. upr. KL-199/86

członek Świętokrzyskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa

nr ewid. SWK/BO/0197/01

wrzesień 2022 r.

OŚWIADCZENIE PROJEKTANTA

zgodnie z art. 34 ust. 3d pkt 3 Prawa Budowlanego
(Dziennik Ustaw z 2021 r. poz. 2351 z późniejszymi zmianami)

Jako projektant, oświadczam niniejszym, że projekt budowlany techniczny

„Budynek usługowy – Zespół Gabinetów Medycznych w Pińczowie”

w zakresie: KONSTRUKCJA
 adres inwestycji: ul. Grunwaldzka, 28-400 Pińczów
 identyfikatory działek
 ewidencyjnych: 260804_1.0012.160/23, 260804_1.0012.225,
 260804_1.0012.300/3, 260804_1.0012.227/1
 Inwestor: Samorządowy Zakład Opieki Zdrowotnej
 ul. Klasztorna 6
 28-400 Pińczów

został sporządzony zgodnie z obowiązującymi przepisami i zasadami wiedzy technicznej

Podpis projektanta

.....

WYKAZ PROJEKTANTÓW I PROJEKTANTÓW SPRAWDZAJĄCYCH BIORĄCYCH UDZIAŁ W OPRACOWANIU PROJEKTU		
Zakres opracowania pełniona funkcja projektowa	Imię i nazwisko	Numer uprawnień specjalność
KONSTRUKCJA Projektant sprawdzający	mgr inż. Stanisław Janyst	KL-217/86 do projektowania bez ograniczeń w specjalności konstrukcyjno-budowlanej
ARCHITEKTURA Projektant	mgr inż. arch. Grażyna Żak-Góra	KL-205/90 do projektowania bez ograniczeń w specjalności architektonicznej
ARCHITEKTURA Projektant sprawdzający	mgr inż. arch. Marek Góra	KL-202/84 do projektowania bez ograniczeń w specjalności architektonicznej
INSTALACJE SANITARNE Projektant	techn. Tadeusz Michałowski	KL-238/89 do projektowania w specjalności instalacyjno- inżynieryjnej w zakresie instalacji wodociagowych, kanalizacyjnych, gazowych, ciepłych i klimatyzacyjno- wentylacyjnych
INSTALACJE SANITARNE Projektant sprawdzający	mgr inż. Adolf Przygodzki	KL-66/69 do projektowania bez ograniczeń w specjalności instalacji i urządzeń sanitarnych w zakresie instalacji i urządzeń sanitarnych
INSTALACJE ELEKTRYCZNE Projektant	mgr inż. elektrotechn. Tomasz Zajac	SWK/0137/PWOE/07 do projektowania bez ograniczeń w specjalności instalacyjnej w zakresie sieci, instalacji i urządzeń elektrycznych i elektroenergetycznych
INSTALACJE ELEKTRYCZNE Projektant sprawdzający	mgr inż. elektr. Stanisław Sobierajski	SWK/0047/POOE/03 do projektowania bez ograniczeń w specjalności instalacyjnej w zakresie sieci, instalacji i urządzeń elektrycznych i elektroenergetycznych