



PROKONBUD
PRACOWNIA PROJEKTOWA
mgr inż. TADEUSZ LATO
20 - 448 Lublin ul. E. Szelburg Zarembiny 16
tel. 81 744-90-84 ; 697 707 450

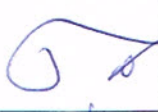


Inwestor: 6 Szpital Wojskowy z Przychodnią
Samodzielny Publiczny Zakład Opieki Zdrowotnej
w Dęblinie
08-530 Dęblin , ul. Szpitalna 2

OPINIA O STANIE TECHNICZNYM BUDYNKU 386
WRAZ Z PROJEKTEM ZABEZPIECZENIA
PRZED WILGOCIĄ

Adres : Dęblin, ul. Szpitalna 2 , pow. Ryki, działka nr 8040/27

Branża : budowlana

Faza : P.B.W

	Tytuł zawodowy Imię i nazwisko	Nr uprawnień budowlanych	Podpis
Projektował	mgr inż. Tadeusz Lato	240/Lb/87	
Sprawdził	mgr inż. Hanna Lato	1569/Lb/91	
Opracował	mgr inż. Mateusz Bącik		

data zakończenia 09.2017 r.

SPIS ZAWARTOŚCI

I. Część opisowa

1	Strona tytułowa	str. 1
2	Spis zawartości	str. 2
3	Opis techniczny	str. 3÷9
4	Oświadczenie	str. 10
5	Uprawnienia i zaświadczenia	str. 11÷14
6	Wykaz stali zbrojeniowej	str. 15

II. Część rysunkowa

1	Rzut piwnicy	str. 16
2	Rzut parteru	str. 17
3	Rzut I piętra	str. 18
4	Przekrój 1-1	str. 19
5	Izolacja ściany zewnętrznej, wewnętrznej, szczegół izolacji naroża ściany i ławy	str. 20
6	Zbrojenie płyty żelbetowej posadzki	str. 21

III.	Dokumentacja fotograficzna	str. 22÷28
------	----------------------------	------------

OPIS TECHNICZNY

I. Podstawa opracowania

- umowa z Inwestorem
- wizja lokalna na obiekcie
- projekt techniczny architektury opracowany przez Wojskowe Biuro Studiów i Projektów Budowlanych w Warszawie udostępniony przez Inwestora
- ekspertyza techniczna n.t. podłoża gruntowego i nośności fundamentów budynku nr 386 Szpitala opracowana w 2005 roku przez Przedsiębiorstwo Projektowo – Badawcze PROLAB
- ekspertyza stanu technicznego elementów konstrukcyjnych budynku z podaniem dopuszczalnej nośności stropów, ścian nośnych i fundamentów opracowana przez mgr inż. Janusza Pietrzaka w 2016 roku.
- pomiary inwentaryzacyjne wraz z odkrywkami ścian piwnic dokonane przez autora niniejszego opracowania
- makroskopowa ocena elementów budynku dokonana przez autora opracowania
- polskie normy w zakresie konstrukcji budowlanych

II. Przedmiot opracowania

Przedmiotem niniejszego opracowania jest opinia o stanie technicznym budynku nr 386 6 Szpitala Wojskowego z Przychodnią - Samodzielnego Publicznego Zakładu Opieki Zdrowotnej w Dęblinie przy ul. Szpitalnej 2 wraz z projektem zabezpieczenia przed wilgocią.

III. Opis stanu istniejącego

Budynek który jest przedmiotem niniejszego opracowania jest budynkiem dwukondygnacyjnym częściowo podpiwniczonym wykonanym w technologii WBLż „cegła żerańska” o poprzecznym układzie konstrukcyjnym. Zasadniczy rozstaw osiowy ścian konstrukcyjnych wynosi 6,0 m natomiast trakt z klatką schodową posiada rozstaw osiowy ścian 3,0 m. Budynek został wybudowany jako budynek dla wymiennikowni ciepła wraz z zapleczem technicznym i warsztatowym. Obecnie poziom parteru posiada zasadniczo przeznaczenie pierwotne natomiast na piętrze znajdują się pomieszczenia biurowe. Wymiary zewnętrzne budynku to 12,60 x 21,51 m i wysokości 7,45 m – do okapu. Wysokość kondygnacji parteru i piętra wynosi brutto 3,30 m. Piwnice w budynku znajdują się tylko w części budynku, w bezpośrednim sąsiedztwie klatki schodowej. Przeznaczenie piwnic to pomieszczenia magazynowe lecz nie są one użytkowane ze względu na podtopienie przez wody gruntowe. W trakcie trzykrotnej wizji w obiekcie poziom wody w piwnicy wynosił ok. 10 – 12 cm.

Posadowienie budynku bezpośrednie na ławach fundamentowych zgodnie z opisem w opracowanej dotychczas ekspertyzie w roku 2016 oraz projekcie archiwalnym.

W trakcie wizji na obiekcie wykonano odkrywkę ścian piwnic, został skuty częściowo tynk na ścianach, również w miejscu gdzie występuje pionowe zarysowanie, i przypuszcza się, że ściany wykonane są jako betonowe, monolityczne a nie z płyt kanałowych wg systemu WBLŻ „cegła żerańska”. Należało przypuszczać, że w miejscu pionowego zarysowania występuje połączenie płyt prefabrykowanych. Fakt ten nie został potwierdzony po skuciu fragmentu tynku. Na tej podstawie przyjęto powyższe przypuszczenie pomimo informacji w opracowanej ekspertyzie, że są to ściany z płyt systemu WBLŻ. Fakt ten nie ma zasadniczego wpływu zarówno na ocenę stanu technicznego jak i proponowane rozwiązania dotyczące zabezpieczenia przed wilgocią.

Stropy w budynku wykonane są z płyt kanałowych o rozpiętości 6,0 m oraz 3,0 m w trakcie z klatką schodową. Szczegółowy opis tropów jest przedstawiony w opracowanej ekspertyzie w roku 2016.

Stropodach nad budynkiem wentylowany z płyt korytkowych ułożonych na ściankach ażurowych wymurowanych z cegły dziurawki grubości 12 cm.

Ściany nośne parteru i piętra wykonane z bloków żelbetowych prefabrykowanych, kanałowych, w systemie WBLŻ „cegła żerańska”. Ściany szczytowe ocieplone od zewnątrz bloczkami gazobetonowymi grubości 12 cm.

Ściany osłonowe podłużne parteru i piętra są jako murowane, warstwowe o łącznej grubości 39 cm. Stanowi je ściana grubości 24 cm z bloczków gazobetonowych na zaprawie cem – wap, ocieplenie styropianem grubości 3 cm oraz ścianka tzw. dociskowa z gazobetonu grubości 12 cm.

Ścianki działowe wykonano jako murowane z gazobetonu o grubości 12 cm na zaprawie cem – wap.

Klatka schodowa z poziomu parteru na piętro wykonana wg systemu WBLŻ „cegła żerańska”. Płyty biegowe grubości 12 cm natomiast spoczniki z płyt kanałowych grubości 24 cm oparte na ścianach poprzecznych. Płyty biegowe oparte na płytach spocznikowych. Schody z poziomu parteru do piwnicy żelbetowe monolityczne oparte na systemowych spocznikach z płyt kanałowych.

IV. Ocena stanu technicznego budynku oraz zalecenia i wnioski

W wyniku dokonanej wizji w budynku oraz oceny makroskopowej elementów konstrukcyjnych stwierdza się, że występujące uszkodzenia nie odbiegają od tych opisanych w ekspertyzie opracowanej w 2016 roku. Wielkość tych uszkodzeń również nie odbiega od wielkości sprzed roku. Oznacza to, że praca budynku pod węglem konstrukcyjnym ustabilizowała się i jego uszkodzenia się nie powiększają. Lokalizacja uszkodzeń również jest bez zmian. W załączniku do niniejszej opinii załączono dokumentację fotograficzną powstałych uszkodzeń.

W wyniku dokonanej analizy stwierdza się, że pomimo powstałych uszkodzeń stan techniczny budynku jest dobry i nie zagraża bezpieczeństwu jego konstrukcji. W złym stanie technicznym znajdują się natomiast elementy wykończenia budynku takie jak : tynki – reperacja zarysowań, malowanie

ścian i sufitów, zabezpieczenie budynku przed wilgocią, ocieplenie ścian zewnętrznych i stropodachu, reperacja cokołu budynku ze skuciem istniejącego tynku, wykonanie nowej opaski wokół budynku, remont pomieszczeń sanitarno – higienicznych z wymianą glazury i białego osprzętu.

W zakresie reperacji elementów konstrukcyjnych zaleca się wykonanie prac wymienionych już w ekspertyzie opracowanej w 2016 roku i obejmujących głównie :

- wykonanie miejscowej reperacji ław fundamentowych co winno być wykonane razem z wykonywaniem izolacji wodochronnej piwnic
- wykonanie iniekcji powstałych zarysowań zarówno w ścianach konstrukcyjnych jak i działowych
- reperacja zarysowań tynków ścian i stropów poprzez odkucie fragmentu tynku po obydwu stronach rysy na szerokość około 8 cm i wykonanie nowego tynku cem – wap na siatce Rabbita. Siatkę Rabbita mocować do ściany za pomocą kotew segmentowych.

V. Zabezpieczenie budynku przed wilgocią

W trakcie wizji lokalnej w obiekcie stwierdzono występowanie wody w pomieszczeniach piwnicznych. Sytuacja ta miała miejsce za każdym pobytem który miał miejsce trzykrotnie w odstępach od jednego miesiąca do tygodnia. Wg informacji Inwestora sytuacja ta ma miejsce już od kilku lat i wysokość występowania wody jest zmienna w zależności od intensywności opadów. Poziom wody w piwnicy w trakcie wizyt kształtował się na poziomie 10 – 12 cm. Na załączonej fotografii jest widoczna zalegająca woda oraz wilgoć na ścianach. Oznacza to, że występująca woda to woda gruntowa przedostająca się przez nieszczelną posadzkę i brak izolacji poziomej względnie jej zły stan.

W związku z zaistniałą sytuacją w budynku oraz występującymi uwarunkowaniami zdecydowano się na zastosowanie izolacji ścian w technologii Integralnego Kapilarnego Systemu Hydroizolacyjnego PENETRON natomiast izolację posadzki z papy termozgrzewalnej podwójnie, wraz z podniesieniem jej poziomu o 30 cm co stanowi jednocześnie likwidację dwóch stopni w biegu schodowym prowadzącym z piwnicy na parter. Biorąc pod uwagę wysokość użytkową piwnicy 2,56 m, oraz jej przeznaczenie, zaproponowane rozwiązanie nie zmniejsza wartości użytkowych pomieszczeń. Wysokość pomieszczeń piwnicy będzie wówczas wynosić 2,26 m.

Przyjęty sposób zabezpieczenia piwnic budynku, przed przeciekami, wynikał z określonej sytuacji lokalizacyjnej samego budynku jak i powierzchni piwnic (brak bezpośredniego dostępu do części ścian piwnic). Zastosowanie systemu PENETRON pozwala na wykonanie izolacji od wewnątrz pomieszczeń piwnicznych.

Przed wykonywaniem hydroizolacji należy skuć istniejący tynk na ścianach, przeznaczonych do wykonania izolacji.

5.1 Ogólny opis systemu – Integralny Kapilarny System Hydroizolacyjny PENETRON jest formułą składającą się z mieszaniny cementów portlandzkich odpowiedniej gradacji piasku kwarcowego oraz zestawu aktywujących związków chemicznych. System Penetron pracuje na prostej ale niezawodnej i efektywnej zasadzie. Efekt uszczelniający uzyskuje się poprzez reakcję komponentów chemicznych zawartych w Penetrone, zachodzącą wewnątrz struktury betonu. Komponenty te penetrują głęboko kapilary i pęknięcia w betonie wykorzystując zjawisko kapilarności (włoskowatości), a następnie reagując z wodą tworzy struktury krystaliczne, które te kapilary i pęknięcia zamykają wypierając równocześnie wilgoć. Struktury te szybko rozbudowują się, co w efekcie prowadzi do osuszenia i uszczelnienia coraz to głębszych partii betonu.

Penetron uszczelnia rysy i pęknięcia o szerokości do 0,4 mm, a proces krystalizacji i uszczelniania odnawia się zawsze w momencie ponownego pojawienia się wilgoci, nawet po wielu latach. Uszczelnienia tego nie można zniszczyć lub uszkodzić, nie niszcząc równocześnie konstrukcji betonowej.

Penetron tworzy z betonem integralną całość zwiększając jego wytrzymałość i odporność. Jest to uszczelnienie, którego nie można więc zerwać, przebić, przeciąć, spłukać czy odkleić. Nie jest to ani membrana ani powłoka uszczelniająca. Penetron w 100% integruje się ze strukturą betonu i innych materiałów cementowych.

Głębokość penetracji i jej szybkość będą zależały od ilości wilgoci w betonie i składników betonu. Będzie to również zależało od fizycznych właściwości betonu jak: zawartość cementu, gęstość i zagęszczenie. Reakcja krystaliczna rozchodzi się w strukturze betonu jako rezultat trzech indywidualnych czynników – osmozy, ruchów Browna i reakcji suchych cząstek. W momencie aplikacji związków wiążących cement zmieni potencjał chemiczny betonu w następstwie tego związki chemiczne i związane z tym reakcje chemiczne będą miały tendencje do przesuwania się z rejonów o dużym potencjale do rejonów o potencjale niskim, aż do wyrównania się potencjału w całej strukturze betonu.

5.2 Przygotowanie powierzchni – Przed przystąpieniem do wykonywania hydroizolacji należy skuć istniejący tynk na ścianach do wysokości 1,5 m od poziomu posadzki gdyż na tej powierzchni należy ją wykończyć. Skucie tynku należy przeprowadzić bardzo starannie tak aby nie pozostawały jego fragmenty powodujące zmniejszenie przyczepności. Struktura betonu, który ma być zabezpieczony środkami PENETRONu musi być prawidłowa. Powierzchnia nie może posiadać zabrudzeń w postaci ziemi, oleju, białych nalotów powstających przy formowaniu betonu, środków antyadhezyjnych lub innych obcych materiałów, które mogłyby wpłynąć ujemnie na przyczepność, penetrację lub ogólne działanie PENETRONu. Powierzchnia betonu powinna mieć otwarty system kapilarny. Jeśli okaże się, po skuciu tynku, że powierzchnia betonu jest bardzo gładka wówczas musi być przygotowana przy użyciu wodnych pomp ciśnieniowych lub piaskowania. Bez względu na stan

betonu zaleca się oczyszczenie powierzchni betonu ścian wysokociśnieniowymi myjkami wodnymi. Należy pogłębić widoczne pęknięcia konstrukcyjne przekraczające szerokość 0,4 mm oraz połączenia ściana – płyta dna. Pogłębienia winny mieć przekrój do głębokości 20 – 25 mm i szerokość 20 – 25 mm. Ubytki typu „plaster miodu” i nieprawidłowo wykonane połączenia konstrukcyjne należy pogłębić do strukturalnie dobrego betonu. Wilgoć w betonie powinna być obecna aby zapewnić maksymalną penetrację chemiczną. W chwili nakładania warstwy Penetronu M powierzchnia powinna być wilgotna – bez warstwy wody.

5.3 Wypełnienie i uszczelnienie pęknięć, oraz połączeń konstrukcyjnych – w pierwszej kolejności – po skuciu tynku i posadzki oraz oczyszczeniu powierzchni - należy wypełnić i uszczelnić pęknięcia, miejsca styku ścian i ław fundamentowych oraz ewentualnych ubytków. W tym celu wszystkie rysy o szerokości powyżej 0,4 mm należy pogłębić j.w. Połączenie ścian z ławami również należy pogłębić do 20 – 25 mm. Powstałe w ten sposób bruzdy oczyścić i odkurzyć. Uszczelnienie spoin i pęknięć wykonujemy przy użyciu proszku PENECRETE. Proszek przygotowujemy poprzez dodanie wody do uzyskania konsystencji średniej gęstości. Przygotowujemy tylko tyle, ile może zostać nałożone w okresie około 30 minut, cały czas mieszając. Przed nałożeniem masy PENECRETE należy tą powierzchnię zagruntować PENETRONem. Dopiero po zagruntowaniu wypełnić bruzdy PENECRETE. Grubość warstwy PENECRETE nie powinna przekraczać 3 cm. Czas między nałożeniem warstwy gruntowej a zaprawy PENECRETE nie może przekroczyć 6 godzin.

Zużycie proszku PEBCRETE wynosi około $1,35 \text{ kg/dm}^3$. PENECRETE może być stosowany w temperaturze powyżej 4°C , natomiast jego przechowywanie w stanie suchym w temperaturze minimum 7°C . Termin przydatności do użycia 1 rok od daty produkcji.

5.4 Wypełnienie i uszczelnienie dziur – przypadku wystąpienia dziur w betonie posiadających przeciek należy wykonać uszczelnienie za pomocą proszku PENEPLUG (szybkowiązący broker cementowy). Jest to błyskawiczne formująca się mieszanka będąca w stanie zatrzymać duże przecieki pod ciśnieniem. Zapewnia ona całkowite zabezpieczenie przed wilgocią i działaniem większości czynników chemicznych. Celem przygotowania zaprawy wsypujemy niewielką ilość proszku PENEPLUG do małego pojemnika i mieszamy z ilością wody (krople) , która wystarczy do uzyskania mieszanki o konsystencji suchej ziemi. Przy mieszaniu należy używać rękawic ochronnych. Po wymieszaniu należy szybko uformować klin i wepchnąć go w otwór przecieku. Przy wypychaniu masy w otwór należy użyć jak największej siły. Można wbijać też np. drewnianym klinem. Po zatrzymaniu przecieku należy wypełnić zaprawą PENECRETE. Czas wiązania PENEPLUGu w temperaturze 20°C wynosi około 2 minut. PENEPLUG może być stosowany w temperaturze powyżej 4°C . Przechowywanie w stanie suchym w temperaturze minimum 7°C .

5.5 Hydroizolacja ścian – Ściany pompowni należy zaizolować PENETRONEM. Ściany wewnętrzne które wydzielają piwnice od części niepodpiwniczonej należy zaizolować jednostronnie. Pozostałe ściany izolować dwustronnie. Przygotowanie ścian do izolacji wg punktu 5.2. PENETRON aplikujemy za pomocą pędzla lub szczotki murarskiej (wskazane sztuczne włosie). Przed nałożeniem warstwy PENETRONu należy wykonać uszczelnienie pęknięć, połączeń ścian i dna oraz przejść rur przez ściany. PENETRON należy nakładać w dwóch warstwach. Druga warstwa może być nałożona gdy pierwsza jest sucha przy dotknięciu – zaleca się nie później niż 6 godzin od położenia pierwszej. Zużycie proszku wynosi około 1,0 do 1,6 kg/m² (na dwie warstwy). Warstwa PENETRONu powinna być pielęgnowana w ciągu 24 godzin po aplikacji. Jeżeli temperatura powietrza nie przekracza 20°C przy wilgotności powietrza >70% wystarczające jest trzykrotne zraszanie wodą. Im wyższa jest temperatura i mniejsza wilgotność czas konserwacji należy wydłużyć. Maksymalny okres to 72 godziny. Całą powierzchnię ścian pokrytą PENETRONem należy zneutralizować 5% roztworem kwasu solnego po upływie 21 dni od chwili aplikacji (wykonania). Po zneutralizowaniu spłukać powierzchnię wodą. Neutralizacja jest niezbędna ze względu na wykonywanie powłok wykończeniowych – malowanie.

5.6 Izolacja posadzki - izolację posadzki zdecydowano się wykonać metodą tradycyjną z papy termozgrzewalnej dwukrotnie, ułożonej na warstwie betonu wyrównawczego. Papę wywinąć na ścianę na wysokość projektowanego cokołu. Na izolacji z papy wykonać płytę żelbetową posadzki która będzie warstwą dociskową dla izolacji z papy oraz będzie miała za zadanie przejecie parcia wody gruntowej. Płytę żelbetową wykonać z betonu klasy C20/25 o wodoszczelności W6 i zbroić stalą klasy AIII. Zbrojenie płyty górą zgodnie z rysunkiem konstrukcyjnym. Co drugi pręt zbrojenia wklejać w ścianę betonową na głębokość min 15 cm. Po wywierceniu otworów dla wklejenia prętów należy je dokładnie odkurzyć.

Przy ścianach wykonać cokół żelbetowy na wysokość 25 cm od wierzchu płyty posadzki.

VI. Prace wykończeniowe

Po wykonaniu hydroizolacji ściany otynkować tynkiem cem – wap kat III i pomalować farbami emulsyjnymi w kolorze białym. Na posadzce ułożyć płytki gresowe antypoślizgowe.

VII.BHP przy wykonywaniu hydroizolacji

Podczas prac hydroizolacyjnych należy chronić skórę, drogi oddechowe i oczy. Należy używać gumowych rękawic podczas mieszania i pokrywania. Używać okularów a szczególnie podczas nakładania masy powyżej oczu. Działanie PENETRONu może być zneutralizowane roztworem wody i domowego octu. Jeżeli nastąpi kontakt z okiem należy przemyć obficie czystą wodą i bezzwłocznie skontaktować się z lekarzem.

UWAGA: Przed przystąpieniem do prac należy zapoznać pracowników z zakresem prac i technologią ich wykonania. Zaleca się skorzystanie z pomocy doradcy technicznego PENETRONu.

OPRACOWAŁ


mgr inż. Tadeusz Lato

Lublin 25.09.2017 r.

OŚWIADCZENIE

Dotyczy : Budynek nr 386.

Opinia o stanie technicznym wraz z projektem zabezpieczenia przed wilgocią.

Inwestor : 6 Szpital Wojskowy z Przychodnią - Samodzielny Publiczny Zakład Opieki Zdrowotnej ; ul. Szpitalna 2, 08-530 Dęblin..

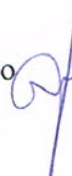
PROJEKT BUDOWLANY SPORZĄDZONO ZGODNIE
Z OBOWIĄZUJĄCYMI PRZEPISAMI ORAZ ZASADAMI WIEDZY
TECHNICZNEJ.

Dokumentacja została wykonana zgodnie z umową i jest kompletna
z punktu widzenia celu, któremu ma służyć.

PROJEKTANT: mgr inż. Tadeusz Lato
upr. nr 240/Lb/87



SPRAWDZAJĄCY: mgr inż. Hanna Lato
upr. nr 1569/Lb/91



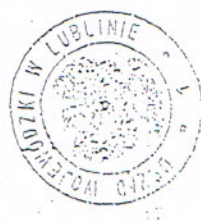
URZĄD WOJEWÓDZKI

W Lublinie
Sąd Rejonowy dla M. St. Lublin
Sąd Rejonowy dla M. St. Lublin

Lublin, dnia 22.XII.1997 r.

Obywatel(ka) Maduska L. A. T. O. jest upoważniony(a) do

- 1/ sporządzania projektów w zakresie rozwiązań konstrukcyjno-budowlanych budynków oraz innych budowli, z wyłączeniem linii, węzłów i stacji kolejowych, dróg oraz lotniskowych dróg startowych i manipulacyjnych, mostów, budowli hydrotechnicznych i melioracji wodnych,
- 2/ sporządzania w budownictwie osób fizycznych projektów w zakresie rozwiązań architektonicznych:
 - a/ budynków inwentarskich i gospodarczych, adaptacji projektów typowych i powtarzalnych innych budynków oraz sporządzania planów zagospodarowania działki związanej z realizacją tych budynków,
 - b/ budowli nie będących budynkami,
- 3/ w budownictwie osób fizycznych do kierowania, nadzorowania i kontrolowania budowy, kierowania i kontrolowania wytworzenia konstrukcyjnych elementów budowlanych oraz oceniania i badania stanu technicznego obiektów budowlanych.



Główny Architekt Budowlany
mgr inż. arch. Janina Kucharska

(podpis i pieczęć)

Nr 240/Lb/97

DECYZJA O STWIERDZENIU PRZYGOTOWANIA ZAWODOWEGO do pełnienia samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie

Na podstawie § 6 ust. 2, § 4 ust. 2, § 7 i § 13 ust. 1 pkt. 2 lit. rozporządzenie Ministra Gospodarki Terenowej i Ochrony Środowiska z dnia 29 lutego 1975 r. w sprawie samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie (Dz. U. Nr 8, poz. 40) stwierdza

się, że: Obywatel(ka) Maduska L. A. T. O. (imię i nazwisko)

małster inżynier budownictwa (tytuł naukowy - zawodowy)

urodzony(a) dnia 22 stycznia 1956 r. w Chrzanowie

posiada przygotowanie zawodowe upoważniające do wykonywania samodzielnych funkcji

P R O J. R. K. M. A. M. A. (cofka funkcji)

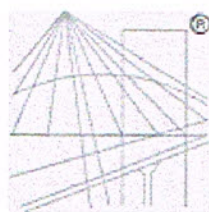
w specjalności konstrukcyjno-budowlanej (cofka specjalności techniczno-budowlanej)

w zakresie

(specjalność zawodowa)

W.A. Nr. 11-11 r. MA-00A/11 22.99 str.

DR-11 11-11 22.99



P O L S K A
I Z B A
INŻYNIERÓW
BUDOWNICTWA

Zaświadczenie

o numerze weryfikacyjnym:

LUB-465-BLE-GZP *

Pan Tadeusz Lato o numerze ewidencyjnym LUB/BO/0546/01

adres zamieszkania Szelburg-Zarembiny 16, 20-448 Lublin

jest członkiem Lubelskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa i posiada wymagane ubezpieczenie od odpowiedzialności cywilnej.

Niniejsze zaświadczenie jest ważne od 2017-01-01 do 2017-12-31.

Zaświadczenie zostało wygenerowane elektronicznie i opatrzone bezpiecznym podpisem elektronicznym weryfikowanym przy pomocy ważnego kwalifikowanego certyfikatu w dniu 2016-12-16 roku przez:

Wojciech Szewczyk, Przewodniczący Rady Lubelskiej 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.

Lublin, data 4.XI.1991r.

nr 1569/Lb/91

DECYZJA O STWIERDZENIU PRZYGOTOWANIA ZAWODOWEGO
do pełnienia samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie

No podstawie § 6 ust. 2, § 4 ust. 2, § 7 i § 13 ust. 1 pkt. 2

rozporządzenia Ministra Gospodarki Terenowej i Ochrony Środowiska z dnia 20 lutego 1979 r.

w sprawie samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie (Dz. U. Nr 3, poz. 40) stwierdza

o: Obywatel(a) Hanna - Irena L.A.T.O.

register inżynier budownictwa

urodzony(a) dnia 13 lipca 1956 r. w Lublinie

posiada przygotowania zawodowe upoważniające do wykonywania samodzielnych funkcji

PROJEKTANTA

w specjalności konstrukcyjno-budowlanej

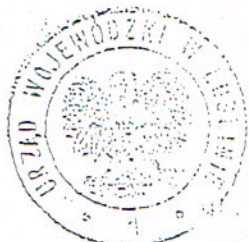
w zakresie

Woj. Nr. 1569/Lb/91

0000000000

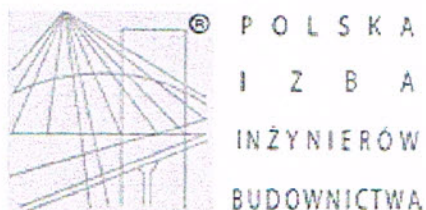
(ka) Hanna - Irena L.A.T.O. (zł upoważniony(a) do

- 1/ sporządzania projektów w zakresie rozwiązań konstrukcyjno-budowlanych budynków oraz innych budowli, z wyłączeniem linii, węzłów i stacji kolejowych, dróg oraz nawierzchni lotniskowych, mostów, budowli hydrotechnicznych i melioracji wodnych,
- 2/ sporządzania projektów w zakresie rozwiązań architektonicznych budynków inwentarskich i gospodarczych, adaptacji projektów powtarzalnych innych budynków oraz sporządzania planów zagospodarowania działki związanych z realizacją tych budynków,
- 3/ w budownictwie jednorodzinnym, zagrodowym oraz innych budynków o kubaturze do 1000 m³ - do kierowania, nadzorowania i kontrolowania budowy, kierowania i kontrolowania wytwarzania konstrukcyjnych elementów budowlanych oraz oceny i badania stanu technicznego obiektów budowlanych.



Z up. WŁADYSŁAW KUBELSKI

Z-ca Dyrektora Wydziału
Gospodarki Przestrzennej



Zaświadczenie

o numerze weryfikacyjnym:

LUB-2WG-9RJ-CPF *

Pani Hanna Irena Lato o numerze ewidencyjnym LUB/BO/0632/03

adres zamieszkania Ułanów 16/34, 20-554 Lublin

jest członkiem Lubelskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa i posiada wymagane ubezpieczenie od odpowiedzialności cywilnej.

Niniejsze zaświadczenie jest ważne od 2017-06-01 do 2018-05-31.

Zaświadczenie zostało wygenerowane elektronicznie i opatrzone bezpiecznym podpisem elektronicznym weryfikowanym przy pomocy ważnego kwalifikowanego certyfikatu w dniu 2017-05-16 roku przez:

Wojciech Szewczyk, Przewodniczący Rady Lubelskiej 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.

PROKONBUD Pracownia projektowa mgr inż.. Tadeusz Lato Lublin, ul. Szeburg Zarębiny 16 tel. 081-744-90-84, 0-697-707-450						WYKAZ STALI ZBROJENIOWEJ						Nr wykazu 1			
Obiekt:		Budynek nr 386; Opinia o stanie technicznym wraz z projektem zabezpieczenia przed wilgocią. 6 Szpital Wojskowy z Przychodnią - Samodzielny Publiczny Zakład Opieki Zdrowotnej ; ul. Szpitalna 2, 08-530 Dęblin										Nr rys.		5+6	
Element:												Wykonał: mgr inż. Mateusz Bącik			
Nr	Ø	Długość	Liczba w 1 elem.	Liczba elem.	Liczba ogólna	Długość ogólna [mb]									
						A-0		A-III							
	[mm]	[mb]	[szt.]	[szt.]	[szt.]	f6	f8	#6	#8	#10	#12	#16	#20	#22	
Zbrojenie posadzki - szt. 1															
1	#10	5,80	40	1	40					232,0					
2	#10	6,05	115	1	115					695,8					
3	#10	6,35	40	1	40					254,0					
4	#10	3,05	76	1	76					231,8					
5	#6	12,00	28	1	28			336,0							
6	#10	4,70	40	1	40					188,0					
7	#10	1,36	494	1	494					671,8					
8	#10	1,40	494	1	494					444,6					
9	#12	1,07	540	1	540						577,8				
Długość ogólna wg średnic [m]								336,0		2718	577,8				
Masa jednostkowa pręta [kg/m]						0,2	0,395	0,222	0,395	0,617	0,888	1,580	2,470	2,980	
Masa prętów wg średnic [kg]								74,6		1677,0	513,1				
Masa prętów wg rodzajów stali [kg]						2264,68									
Masa całkowita [kg]						2264,68									