

PROJEKT TECHNICZNO- WYKONAWCZY

Z EKSPERTYZĄ

REMONT I PRZEBUDOWA BUDYNKU DOMU LUDOWEGO
W NAŁĘCZOWIE ul. Lipowa 43, 24-150 Nałęczów
DZ. NR 354; 368; 369/1 obręb 0001 MIASTO NAŁĘCZÓW;
jedm. ewid. 061408_4
KATEGORIA OBIEKTU BUDOWLANEGO – IX, XIV, XVI,
XVII

OPRACOWANO:
LIPIEC 2024

INWESTYCJA:

REMONT I PRZEBUDOWA BUDYNKU DOMU LUDOWEGO
W NAŁĘCZOWIE ul. Lipowa 43, 24-150 Nałęczów
DZ. NR 354; 368; 369/1 obręb 0001 MIASTO NAŁĘCZÓW; jedm. ewid. 061408_4
KATEGORIA OBIEKTU BUDOWLANEGO – IX, XIV, XVI, XVII

INWESTOR:

ARCHIDIECEZJA LUBELSKA
ul. Prymasa Stefana Wyszyńskiego 2, 20-950 Lublin

PROJEKTANT

NR UPRAWNIENI

PODPIS

mgr inż. Tomasz Banaszek

LUB/0106/PWOK/08

SPRAWDZAJĄCY

NR UPRAWNIENI

PODPIS

mgr inż. Tomasz Nicer

LUB/0107/PWOK/08

Niniejsza dokumentacja jest własnością jej autorów, przetwarzanie, kopiowanie i wykorzystywanie do jakichkolwiek innych celów niż zawartych w tytule opracowania – zabronione.

1. SPIS TREŚCI

1. SPIS TREŚCI.....	2
2. OŚWIADCZENIA.....	4
3. UPRAWNIENIA	5
4. ZAŚWIADCZENIA	7
5. ZAKRES I PODSTAWA OPRACOWANIA	9
5.1. Zakres opracowania	9
5.2. Podstawa opracowania	9
5.3. Akty prawne.....	9
5.4. Normy.....	9
6. EKSPERTYZA TECHNICZNA Z ANALIZĄ MOŻLIWOŚCI DOKONANIA PRZEBUDOWY	10
6.1. Opis oraz ocena stanu technicznego	10
6.1.1. Lokalizacja obiektu	10
6.1.1. Zarys historii	10
6.1.2. Zielona karta	12
6.1.3. Charakterystyka obiektu	12
6.2. PRZYJĘTE SKALE OCENY STANU TECHNICZNEGO.....	13
6.3. OCENA ELEMENTÓW BUDYNKU	15
6.3.1. Fundamenty	15
6.3.2. Piwnice	15
6.3.3. Parter	16
6.3.4. 1 Piętro	17
6.3.5. Poddasze	18
6.3.6. Elewacje	20
6.3.7. Podsumowanie	23
6.4. WNIOSKI I UWAGI.....	23
7. PODŁOŻE GRUNTOWE.....	24
7.1. Badanie podłoża.....	24
7.2. Kategoria geotechniczna	27
7.2.1. Warunki gruntowe	28
7.2.2. Kategoria geotechniczna	28
8. ZAKRES PLANOWANYCH PRAC KONSTRUKCYJNYCH.....	29
8.1. Główne założenia	29
8.2. Otuliny	29
8.3. Rozwiązania materiałowe	29
9. OPIS POSZCZEGÓLNYCH ELEMENTÓW KONSTRUKCJI	30
9.1. Fundamenty.....	30
9.2. Piwnice	30
9.2.1. Stropy piwnic	30
9.2.1. Ściany	30
9.3. Parter.....	30
9.3.1. Stropy	30
9.3.2. Ściany	30
9.4. 1 Piętro	30
9.4.1. Stropy	30
9.4.2. Ściany	31
9.5. Poddasze.....	31
9.5.1. Ściany	31
9.1. Wieżba dachowa	31
9.2. Wierce.....	31
9.3. Ściany murowane.....	31
9.3.1. Kategoria wykonania robót murowych	31
9.3.2. Kategoria elementów murowych	31
10. ZAKRES NIEZBĘDNEGO MONITOWOWANIA WYBUDOWANEGO OBIEKTU.	32
11. ZALECENIA I UWAGI	33
12. ZESTAWIENIE OBCIĄŻEŃ	34
12.1. Obciążenia śniegiem	34
12.2. Obciążenia wiatrem	34
12.3. Obciążenia stałe ściany	36
12.4. Obciążenia stropy -piwnice	37
12.5. Obciążenia stropy -parter piętro	38
13. Obliczenia statyczne.....	39

13.1.	Fundamenty	39
13.2.	Istniejąca belka piwnicy	40
13.3.	Belka 1 piętra	40
13.4.	Istniejąca konstrukcja dachu.....	41
13.5.	Nowoprojektowana konstrukcja dachu	42
14.	SPIS RYSUNKÓW	43

2. OŚWIADCZENIA

Oświadczenie projektantów

INWESTYCJA: REMONT I PRZEBUDOWA BUDYNKU DOMU LUDOWEGO
W NAŁĘCZOWIE ul. Lipowa 43, 24-150 Nałęczów
DZ. NR 354; 368; 369/1 obręb 0001 MIASTO NAŁĘCZÓW; jedn. ewid. 061408_4
KATEGORIA OBIEKTU BUDOWLANEGO – IX, XIV, XVI, XVII

INWESTOR: IMPE ARCHIDIECEZJA LUBELSKA
ul. Prymasa Stefana Wyszyńskiego 2, 20-950 Lublin

Zgodnie z art. 34 ust. 3d pkt 3 Prawa budowlanego (Dz. U. z 2020 r. poz. 471, 695, 782, 1333) oświadczamy, że niniejszy projekt został opracowany zgodnie z obowiązującymi przepisami oraz zasadami wiedzy technicznej.

projektował:

mgr inż. Tomasz Banaszek

nr uprawnień:

LUB/0106/PWOK/08

Podpis:

sprawdził:

mgr inż. Tomasz Nicer

nr uprawnień:

LUB/0107/PWOK/08

Podpis:

DATA OPRACOWANIA: **LIPIEC 2024**

3. UPRAWNIENIA



LOIIB.OKK.7131/32/-7132/61/08

Lublin, dnia 27 maja 2008 r.

DECYZJA

Na podstawie art. 24 ust. 1 pkt 2 ustawy z dnia 15 grudnia 2000 r. o samorządach zawodowych architektów, inżynierów budownictwa oraz urbanistów / Dz.U. z 2001 r. Nr 5 poz. 42, ze zm. /, art. 12 ust. 3, art. 13 ust. 1 pkt 1 i 2, art. 14 ust. 1 pkt 2 ustawy z dnia 7 lipca 1994 r. Prawo budowlane / tekst jednolity Dz. U. z 2006 r. Nr 156, poz. 1118 ze zm. /, i § 11 ust. 1 pkt. 1, § 15 i § 17 ust. 1 pkt. 1 i 2 rozporządzenia Ministra Transportu i Budownictwa z dnia 28 kwietnia 2006 r. w sprawie samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie / Dz. U. z 2006 r. Nr 83 poz. 578 /, w związku z art. 104 § 1 Kodeksu postępowania administracyjnego / Dz.U. z 2000 r. Nr 98, poz.1071 ze zm. /

stwierdzamy, że

Pan Tomasz Kazimierz BANASZEK

magister inżynier

urodzony 6 marca 1972 r. w Lublinie

otrzymuje

UPRAWNIENIA BUDOWLANE

Nr ewidencyjny: LUB/0106/PWOK/08

*do projektowania i kierowania robotami budowlanymi 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 :

1. Zgodnie z art. 12 ust. 7 w/w ustawy Prawo budowlane – podstawę do wykonywania samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie stanowi wpis, w drodze decyzji, do centralnego rejestru Głównego Inspektora Nadzoru Budowlanego oraz wpis na listę członków właściwej izby samorządu zawodowego, potwierdzony zaświadczeniem wydanym przez tę izbę, z określonym w nim terminem ważności.
2. Od decyzji niniejszej służy odwołanie do Krajowej Komisji Kwalifikacyjnej Polskiej Izby Inżynierów Budownictwa w Warszawie, za pośrednictwem Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej Lubelskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa w Lublinie w terminie czternastu dni od dnia jej doręczenia.

Skład orzekający Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej


Członek


dr inż. Andrzej Pichla

Członek


dr inż. Wiesław Nurek

Przewodniczący
Składu Orzekającego OKK


dr hab. inż. Anna Halicka

Otrzymują:

1. Pan Tomasz Banaszek
ul. M. Cwiklińskiej 3/9,
20-067 Lublin
2. Główny Inspektor
Nadzoru Budowlanego
3. a/a



DECYZJA

Na podstawie art. 24 ust. 1 pkt 2 ustawy z dnia 15 grudnia 2000 r. o samorządach zawodowych architektów, inżynierów budownictwa oraz urbanistów / Dz.U. z 2001 r. Nr 5 poz. 42, ze zm. /, art. 12 ust. 3, art. 13 ust. 1 pkt 1 i 2, art. 14 ust. 1 pkt 2 ustawy z dnia 7 lipca 1994 r. Prawo budowlane / tekst jednolity Dz. U. z 2006 r. Nr 156, poz. 1118 ze zm./, i § 11 ust. 1 pkt. 1, § 15 i § 17 ust. 1 pkt. 1 i 2 rozporządzenia Ministra Transportu i Budownictwa z dnia 28 kwietnia 2006 r. w sprawie samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie / Dz. U. z 2006 r. Nr 83 poz. 578/, w związku z art. 104 § 1 Kodeksu postępowania administracyjnego / Dz.U. z 2000 r. Nr 98, poz. 1071 ze zm. /

stwierdzamy, że

Pan Tomasz Grzegorz NICER

magister inżynier

urodzony 19 marca 1973 r. w Lublinie

otrzymuje

UPRAWNIENIA BUDOWLANE

Nr ewidencyjny: LUB/0107/PWOK/08

**do projektowania i kierowania robotami budowlanymi 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 :


1. Zgodnie z art. 12 ust. 7 w/w ustawy Prawo budowlane – podstawę do wykonywania samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie stanowi wpis, w drodze decyzji, do centralnego rejestru Głównego Inspektora Nadzoru Budowlanego oraz wpis na listę członków właściwej izby samorządu zawodowego, potwierdzony zaświadczeniem wydanym przez tę izbę, z określonym w nim terminem ważności.
2. Od decyzji niniejszej służy odwołanie do Krajowej Komisji Kwalifikacyjnej Polskiej Izby Inżynierów Budownictwa w Warszawie, za pośrednictwem Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej Lubelskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa w Lublinie w terminie czternastu dni od dnia jej doręczenia.

Skład orzekający Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej

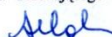
Członek


dr inż. Andrzej Pichla

Członek


dr inż. Wiesław Nurek

Przewodniczący
Składu Orzekającego OKK


dr hab. inż. Anna Halicka

Otrzymują:

1. Pan Tomasz Nicer
ul. Czechowska 7/3,
20-072 Lublin
2. Główny Inspektor
Nadzoru Budowlanego
3. a/a



4. ZAŚWIADCZENIA



Zaświadczenie

o numerze weryfikacyjnym:

LUB-D9E-ZX7-STZ *

Pan Tomasz Kazimierz Banaszek o numerze ewidencyjnym LUB/BO/0278/08
adres zamieszkania ul. Ćwiklińskiej 3/9, 20-067 Lublin
jest członkiem Lubelskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa i posiada wymagane
ubezpieczenie od odpowiedzialności cywilnej.
Niniejsze zaświadczenie jest ważne od 2023-09-01 do 2024-08-31.

Zaświadczenie zostało wygenerowane elektronicznie i opatrzone bezpiecznym podpisem elektronicznym
weryfikowanym przy pomocy ważnego kwalifikowanego certyfikatu w dniu 2023-08-29 roku przez:

Joanna Gieroba, Przewodniczący Rady Lubelskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa.

Zgodnie z art. 78¹ K.c.

§ 1. Do zachowania elektronicznej formy czynności prawnej wystarczy złożenie oświadczenia woli w postaci elektronicznej i opatrzenie go
kwalifikowanym podpisem elektronicznym.

§ 2. Oświadczenie woli złożone w formie elektronicznej jest równoważne z oświadczeniem woli złożonym w formie pisemnej.

* 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.



Zaświadczenie

o numerze weryfikacyjnym:

LUB-FG2-FDR-C2Y *

Pan Tomasz Grzegorz Nicer o numerze ewidencyjnym LUB/BO/0279/08

adres zamieszkania ul. Czechowska 7/3, 20-072 Lublin

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

Niniejsze zaświadczenie jest ważne od 2023-09-01 do 2024-08-31.

Zaświadczenie zostało wygenerowane elektronicznie i opatrzone bezpiecznym podpisem elektronicznym weryfikowanym przy pomocy ważnego kwalifikowanego certyfikatu w dniu 2023-08-29 roku przez:

Joanna Gieroba, Przewodniczący Rady Lubelskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa.

Zgodnie z art. 78¹ K.c.

§ 1. Do zachowania elektronicznej formy czynności prawnej wystarcza złożenie oświadczenia woli w postaci elektronicznej i opatrzenie go kwalifikowanym podpisem elektronicznym.

§ 2. Oświadczenie woli złożone w formie elektronicznej jest równoważne z oświadczeniem woli złożonym w formie pisemnej.

5. ZAKRES I PODSTAWA OPRACOWANIA

5.1. Zakres opracowania

Zakres opracowania obejmuje wykonanie Projektu Technicznego branży konstrukcyjnej powyższej Inwestycji

5.2. Podstawa opracowania

- ◆ Projekt architektoniczny wykonany przez pracownię POLASZEK ARCHITEKCI
- ◆ Wizja lokalna:
 - ocena wizualna elementów konstrukcji,
 - odkrywki punktowe warstw stropowych,
 - odkrywki ścian
 - odkrywki fundamentów wykonane przez mgr inż. Macieja Flaka
- ◆ Ekspertyza wykonana przez mgr inż. Tomasza Banaszka
- ◆ Inwentaryzacja architektoniczno-budowlana wykonana przez Polaszek Architekci
- ◆ Dokumentacja geotechniczna opracowana przez mgr inż. Macieja Flaka
- ◆ Obowiązujące normy, akty prawne i przepisy wykonawcze,
- ◆ Uzgodnienia branżowe.
- ◆ Obowiązujące normy, akty prawne i przepisy wykonawcze.

5.3. Akty prawne

- Rozporządzenie ministra infrastruktury z dnia 12 kwietnia 2002 r. w sprawie warunków technicznych, jakim powinny odpowiadać budynki i ich usytuowanie (Dz. U. z dnia 15 czerwca 2002 r.),
- Rozporządzenie Ministra Infrastruktury z dnia 27 sierpnia 2002 r. w sprawie bezpieczeństwa i higieny pracy podczas wykonywania robót budowlanych (Dz. U. Nr 47, poz.401),

5.4. Normy

- PN-EN 1991-1-1:2004 Oddziaływania na konstrukcję. Część 1-1: Oddziaływania ogólne. Ciężar objętościowy, ciężar własny, obciążenia użytkowe w budynkach.
- PN-EN 1991-1-2:2004 Oddziaływania na konstrukcję. Część 1-2: Oddziaływania ogólne. Oddziaływania na konstrukcje w warunkach pożaru.
- PN-EN 1991-1-3:2004 Oddziaływania na konstrukcję. Część 1-3: Oddziaływania ogólne - Obciążenie śniegiem.
- PN-EN 1991-1-4:2004 Oddziaływania na konstrukcję. Część 1-4: Oddziaływania ogólne. Oddziaływania wiatru.
- PN-EN 1992-1-1:2008 Projektowanie konstrukcji z betonu. Część 1-1: Reguły ogólne i reguły dla budynków.
- PN-EN 1992-1-2:2008 Projektowanie konstrukcji z betonu. Część 1-2: Reguły ogólne. Projektowanie z uwagi na warunki pożarowe.
- PN-EN 1996-1-1:2008 Projektowanie konstrukcji murowych. Część 1-1: Reguły ogólne dla zbrojonych i niezbrojonych konstrukcji murowych.
- PN-EN 1995-1-1:2010 Konstrukcje drewniane - Reguły ogólne
- PN-EN 1993-1-1:2006 Konstrukcje stalowe - Reguły ogólne i reguły dla budynków
- PN-EN 1996-1-2:2008 Projektowanie konstrukcji murowych. Część 1-2: Reguły ogólne - Projektowania z uwagi na warunki pożarowe.
- PN-EN 1997-1:2008 Projektowanie geotechniczne. Część 1: Zasady ogólne.
- PN-EN 1997-2:2008 Projektowanie geotechniczne. Część 2: Rozpoznanie i badanie podłoża gruntowego.

6. EKSPERTYZA TECHNICZNA Z ANALIZĄ MOŻLIWOŚCI DOKONANIA PRZEBUDOWY

6.1. Opis oraz ocena stanu technicznego

6.1.1. Lokalizacja obiektu

Obiekt będący przedmiotem opracowania znajduje się przy al. Lipowej 43 w Nałęczowie.



Fot.5.1. Lokalizacja obiektu na mapie satelitarnej.

6.1.1. Zarys historii

Na podstawie Zarysu Historii K. Boguszewskiej

K. Boguszewska, The Community House (Dom Ludowy) in Nałęczów as an example of social architecture of the early 20th century;

TEKA 2020, Nr 2 Komisji Architektury, Urbanistyki i Studiów Krajobrazowych Oddział Polskiej Akademii Nauk w Lublinie:

„(...)

Budowa budynku Domu Wspólnoty w Nałęczowie wiąże się z działalnością Stanisława Śliwińskiego, ziemianina i patrioty, skupiającego grupę miejscowych ziemian, których uczył „(...) nie tylko po to, by udoskonalić rolnictwo, ale także odczuć i zrozumieć misję obywatelską w duchu narodowym”.

Początek XX w., a zwłaszcza rok 1905, przyniósł w guberni lubelskiej intensyfikację działalności kulturalnej, oświatowej i społecznej. Chęć przeciwstawienia się rusyfikacji poprzez wykształcenie zawodowe (szkoły podstawowe, placówki oświatowe i kulturalne) znalazło odzwierciedlenie w licznych powstających kołach i stowarzyszeniach technicznych. Działania te podejmowane w duchu idei „pozytywistycznych” stały się możliwe w Nałęczowie dzięki grupie ludzi światłych, którzy należeli do Nałęczowskiego Towarzystwa Kredytowego (Nałęczowskie Towarzystwo Kredytowe) (1903), którzy byli jednocześnie mieszkańcami uzdrowiska. W 1906 roku w Nałęczowie utworzono koło rzemieślnicze, które było organem nadrzędnym w stosunku do istniejącego przedsiębiorstwa rolniczego „Zgoda” i Nałęczowskiego Towarzystwa Kredytowego. Osobą, głównie odpowiedzialną za zarządzanie kołem i jej Spiritus movens był Stanisław Śliwiński – inicjator budowy domu wspólnotowego w uzdrowisku Nałęczów.

Wymienione funkcje pełnił Dom Wspólnoty „Ludowiec” w Nałęczowie. Od samego początku była to siedziba szkoły, której zajęcia odbywały się w dwóch salach wykładowych na pierwszym piętrze. Oprócz tego w budynku mieściły się liczne stowarzyszenia. W piwnicy znajdowało się mieszkanie stróża i herbaciarnia, na parterze znajdowała się tzw. „kasa” – Towarzystwa Kredytowego Nałęczów, a na piętrze istniało koło rzemieślnicze (przekształcone w 1909 r. w Okręgowe Towarzystwo Rolnicze w Nałęczowie).

Dwa lata później zbiory Muzeum Ziemi Lubelskiej (Muzeum Ziemi Lubelskiej zostało założone w 1904 r. przez dr Lasockiego, Malewskiego i Puławskiego) przeniesiono do Domu Wspólnoty.

Muzeum Ziemi Lubelskiej nazwano później Muzeum Nałęczowskim. Kolekcje obejmowały stroje ludowe z guberni lubelskiej, modele chat i dworów, a także różne gatunki ptaków, ryciny i rysunki zebrane przez dr W. Lasockiego.

Poza tym na parterze znajdował się sklep, który został otwarty 1 lutego 1908 roku. Dom Społeczny był siedzibą Spółdzielni „Oszczędność”.

W czasie I wojny światowej w internacie szkoły rolniczej w Domu Gminnym utworzono biuro obozowe. Jego rolą było znalezienie zakwaterowania dla ludności. W okresie międzywojennym budynek ten był mało używany. W przewodnikach z lat 20. XX w. podają: Dom Wspólnoty powstał z inicjatywy Wacława Lasockiego. Mieściło się w nim założone przez niego i później muzeum etnograficzne i przyrodnicze Ziemi Lubelskiej przekazane przez Muzeum Ziemi Lubelskiej. Obecnie w Domu Wspólnoty mieści się męska szkoła rolnicza. Dom Wspólnoty nie spełnia tu swojego zadania, gdyż nie posiada sali teatralnej ani miejsca do zabawy i spotkań, a przecież Nałęczów bardzo za tym tęskni. Po wojnie w Domu Gminnym mieściły się sklepy i magazyny. Na parterze przez blisko dwadzieścia lat mieściła się pracownia fotograficzna Małachowskiego; na pierwszym piętrze, mieściła się siedziba Akcji Katolickiej, zaadaptowana przez parafię rzymskokatolicką. Do dzisiaj jest tu także kawiarnia. Reszta pomieszczeń nie jest używana.

(...)

Architektura Domu Wspólnoty w Nałęczowie

Forma architektoniczna budynku Domu Wspólnoty nawiązywała do stylu narodowego. Regionalny charakter podkreślały zastosowane materiały budowlane w postaci wapienia i cegły, które stworzyły charakterystyczny detal w postaci podziału ramowego na elewacji. Powtórzono to później w architekturze oficyny dobudowanej do budynku od strony ul. Granicznej. Budynek „Ludowiec”, jak go powszechnie nazywano, powstał w 1906 roku według projektu warszawskiego architekta Zenona Chrzanowskiego. Działka, na której wzniesiono budynek, miała powierzchnię 1482 m² i została zakupiona za 50 rubli od Józefa F. Bagińskiego. Ze względu na prawo panujące w Królestwie Polskim działka przeznaczona pod budowę Domu Wspólnoty nie mogła należeć do jednej osoby. Prace budowlane i koszty z nimi związane pokryło w całości Towarzystwo Kredytowe Nałęczów, na którego czele stał Stanisław Śliwiński oraz wkład mieszkańców Nałęczowa i społeczności lokalnej.

Budynkowi nadano dwukondygnacyjną bryłę nakrytą czterospadowym dachem z licznymi lukarnami i dwuspadowym dachem trójkondygnacyjnego ryzalitu elewacji frontowej. Pierwotnie dach „Ludowca” pokryty był dachówką marsylką przylgową zakładkową, obecnie eternitem. Elewację frontową (od strony ul. Granicznej) podkreślono jednoosiowym ryzalitem ujętym w ceglane pilastry i zwieńczonym trapezowym szczytem z krenelażem. Budynek posiada wysunięty okap oraz podcień w narożniku u zbiegu ulic Lipowej i Granicznej. Dawniej w tym miejscu działał sklep. „Ludowcowi” towarzyszyła oficyna wzniesiona w latach 1906-1909, połączona z zabudowa za pomocą łącznika. Od początku istnienia obiektem nadzorowała m.in. Spółdzielnia „Oszczędność”. Podobnie jak „Ludowiec” wzniesiono go z wapienia i cegły, z których wykonano pilastry, wykonano gzymsy i stolarkę okienną. Charakterystyczny podział ramowy pojawił się także na elewacjach. Budynek pełnił funkcję magazynu, masarni i szwalni. Na początku XX wieku został częściowo zaadaptowany na warsztaty konserwacji mieszkań i mebli. Pełnił także funkcję magazynu.

Architektura Domu Wspólnoty w Nałęczowie wyróżnia się na tle innych budynków powstałych w tym samym czasie na terenie guberni lubelskiej. Nie bez znaczenia jest fakt, że budynek powstał w Nałęczowie, miejscowości uzdrowiskowej, skupiającej ludzi kultury i nauki, chcących kształcić najuboższych z niższych warstw społecznych, realizując w ten sposób postulaty pracy pozytywistycznej u podstaw. Budynek utrzymany został w stylu narodowym, o czym świadczy jego forma, skośne dachy i lukarny, które są odległym wspomnieniem architektury dworkowej. Jednak detal architektoniczny budynku, który nie ma sobie równych na terenie Nałęczowa, jest niezwykle. Poprzez różnorodność materiałów – cegła, wapień oraz detali w postaci pilastrów, ozdobnych szczytów, krenelażu czy charakterystycznego podziału ramowego, uzyskano oryginalną budowlę niebędącą typowym obiektem promowanym w licznych ulotkach i instrukcjach zakładania tzw. domów wspólnotowych. Z pewnością zasługę miał tu projektant Zenon Chrzanowski, który starał się stworzyć obiekt wpisujący się w krajobraz uzdrowiska i nawiązał do tzw. tradycji miejsca i lokalnej architektury ludowej. Stosowanie powyższych materiałów stało się normą w przypadku budowy kolejnych budynków edukacyjnych. Można zatem zaryzykować stwierdzenie, że budynek Domu Wspólnoty w Nałęczowie zapoczątkował w pewnym sensie ten nurt w architekturze placówek oświatowych Ziemi Nałęczowskiej w pierwszej połowie XX wieku

(...)”

6.1.2. Zielona karta

Nr		LUBELSKIE																											
A B C D E F G H I J K L M N O P R S T U V W X Y Z																													
1. Obiekt zabytkowy 790/1 WILLA "DOM LUDOWY" AL LIPOWA 35																												2. Miejscowość NAŁĘCZÓW	
3. Wiek XX		4. Styl		5. Kubatura m³ 1320		6. Powierzchnia w m² 390 a) zabytkowa: b) użytkowa:		20. Przynależność administracyjna a) województwo LUBELSKIE b) powiat PUŁAWY c) gmina NAŁĘCZÓW W/M																					
7. Materiał budowlany		Przed zniszczeniem		Po odbudowie		11. Ilość budynków 2		14. Grunty należące do zabytku: ha		21. Stacja Nazwa stacji Odległość od stacji w km																			
a) ściany		CEGLA		KAMIEŃ		12. Ilość kondygnacji 4		a) ogrody stylowe		a) kolejowa NAŁĘCZÓW OK-5																			
b) sklepienia		CEGLA				13. Użytkowanie wnętrza według ilości:		b) sady i grunty uprawne		b) autobusowa W/M																			
c) stropy		DREWNO				a) izb mieszkalnych		c) lasy		22. Właściciel i jego adres BANK SPOŁECZNY W NAŁĘCZÓWIE PARAFIA RZ-KAT.																			
d) więzania dachu		DREWNO				b) innych pomieszczeń 10		d) wody		23. Użytkownik i jego adres G.S PARAFIA																			
e) krycie dachu		DACHÓWKA				c) piwnic 4		e) inne		24. Inwestor i jego adres																			
8. Wyposażenie architektoniczne		15. Przeznaczenie pierwotne budynku KASA POŻYCZKOWA																											
		16. Użytkowanie w latach ubiegłych SZKOŁA ROLNICZA																											
		17. Użytkowanie obecne SKLEPY, BIBLIOTEKA, PARAFIA																											
		18. Nadaje się do użycia na I.W																											
9. Autorzy i data budowy i przebudowy		19. Data, rodzaj i stopień zniszczeń i odbudowy																											
1906		Data		O P I S		Zniszczenia %		Odbudowa %		25. Rejestr zabytku Nr rok miejsce przechowywania																			
		VIII.1939 r.								26. Nazwa księgi hipotecznej 27. Nr hipoteczny																			
		XI.1939 r.								28. Akta																			
		XII.1945 r.								29. Fotografie																			
10. Udostępnienie		30. Inwentaryzacja pomiarowa																											
OGRANICZONE																													

6.1.3. Charakterystyka obiektu

- **Bryła budynku:** Budynek wykonany na planie prostokąta.
- **Podstawowe wymiary:** 21,10 x 11,50 m
- **Wysokość:** 15,80 m
- **Ilość kondygnacji nadziemnych:** 3
- **Podpiwniczenie budynku:** tak
- **Typ dachu:** dach drewniany
- **Rozwiązania konstrukcyjno-materiałowe podstawowych elementów konstrukcji obiektu:**

Fundamenty: ławy fundamentowe kamienne, bez odsadzek

Ściany piwnic z cegły ceramicznej pełnej oraz kamienia gr. ok. 73cm

Ściany parteru z cegły ceramicznej pełnej, kamienia i cegły silikatowej gr 70cm

Ściany piętra z cegły ceramicznej pełnej, kamienia i cegły silikatowej gr 70cm

Ściany poddasza z cegły ceramicznej pełnej, kamienia obłożone od wewnątrz warstwą trzciny gr 15cm

Stropy piwnic sklepienia na belkach stalowych oraz na fragmencie WPS

Stropy wyższych kondygnacji drewniane na belkach stalowych.

Więźba dachowa drewniana

Schody na belkach stalowych

6.2. PRZYJĘTE SKALE OCENY STANU TECHNICZNEGO

Powstrzymano się od ocen precyzyjnego procentowego zużycia i uszkodzenia przyjmując je za bezzasadne wobec zróżnicowania USZKODZEŃ. Jako stopnie oceny stanu technicznego budynków i ich elementów oparto się na poniższych skalach.

Jako referencyjną skalę do elementów konstrukcyjnych przyjęto tabelę 4: Definicje ocen stanów konstrukcji i elementów konstrukcji (interpretacja GUNB);

Tabele 1-3 W/g [5] Michalik K., Zużycie techniczne budynków i budowli, Wydawnictwo Prawo i Budownictwo, Chrzanów, 2014

Tabela 1. Klasyfikacja stanu technicznego elementów wraz z ogólnymi kryteriami oceny [5]

Lp.	Klasyfikacja stanu technicznego elementu	Zużycie elementu%	Kryteria oceny
1	Bardzo dobry	0–10	Element budynku (lub rodzaj konstrukcji, wykończenia, wyposażenia) nie wykazuje zużycia i uszkodzeń. Element jest dobrze utrzymany i na bieżąco konserwowany. Cechy i właściwości wbudowanych materiałów odpowiadają wymogom normy.
2	Dobry	11–25	Element budynku nie wykazuje większego zużycia i wymaga jedynie konserwacji. W elemencie mogą wystąpić nieznaczne uszkodzenia (szczególnie mechaniczne), które wynikają z użytkowania.
3	Średni	26–50	Element budynku utrzymany jest zadowalająco. Wymaga przeprowadzenia remontu bieżącego, polegającego na drobnych naprawach, konserwacji, impregnacji, uzupełnieniach itp.
4	Zadowalający	51–60	W elementach budynku występują średnie uszkodzenia i ubytki, które nie stanowią zagrożenia dla bezpieczeństwa zdrowia i życia użytkowników oraz mienia. Budynek wymaga częściowego remontu kapitalnego.
5	Zły	61–70	W elementach budynku występują znaczne uszkodzenia i/lub ubytki. Cechy i właściwości wbudowanych materiałów mają obniżoną klasę. Budynek wymaga kompleksowego remontu kapitalnego.
6	Awaryjny	powyżej 70	Budynek nadaje się do likwidacji.

Tabela 2. Klasyfikacja stanu technicznego elementów wraz z charakterystyką oznak zużycia dla fundamentów, ścian konstrukcyjnych, stropów, ścianek działowych [5]

Lp.	Klasyfikacja stanu technicznego elementu	Zużycie elementu %	Oznaki zużycia
1	Bardzo dobry	0–10	Mury i posadzki piwnic suche. Nie występują deformacje. Elementy nośne, takie jak słupy, nadproża, filary odpowiadają wymaganiom normowym. Dopuszczone jest wystąpienie drobnych rys w tynkach.
2	Dobry	11–25	Stan elementów jest dobry. Mury i posadzki piwnic suche. Odchylenia murów od poziomu małe.
3	Zadowalający	26–40	Nieliczne szczeliny w sklepieniach lub stropach, głównie na wyższych piętrach budynku. Zawilgocenie nad poziomem terenu. Niewielkie uszkodzenia murów.
4	Zły	41–50	Mury i posadzki piwnic zawilgocone. Odchylenia od poziomu i pionu nieco większe. Pęknięcia sklepień i filarków dopuszczalne w ilości do 10% powierzchni elementów.
6	Awaryjny	powyżej 50	Mury silnie zawilgocone, występują powierzchniowe i wgłębne korozje. Znaczne odchylenia od pionu i poziomu. Duże zniszczenia murów w różnych miejscach. Liczne pęknięcia sklepień i filarów. Cechy i właściwości wbudowanych materiałów w stosunku do nowych wykazują duże zniszczenie.

Tabela 3. Klasyfikacja stanu technicznego elementów wraz z charakterystyką oznak zużycia dla elementów takich, jak: dach, stolarka, podłogi, tynki [5]

Lp.	Klasyfikacja stanu technicznego elementu	Zużycie elementu %	Oznaki zużycia
1	Bardzo dobry	0–15	Powierzchnia dachu równa, bez widocznych szczelin w pokryciu i bez śladów przecieków. Stolarka bez spękań w skrzydłach otworów, dopuszczalne drobne szczeliny w ościeżach. Podłogi gładkie, nierozeszchnięte, bez szczelin. Powierzchnie tynków równe, gładkie, dopuszczalne występowanie widocznych rys włoskowatych z ewentualnym łuszczeniem się farby.
2	Średni	16–30	Wygięcie dachu do 20% powierzchni, liczniejsze przecieki, konstrukcja dachu miejscami rozeszchnięta, uszkodzenia rur spustowych. Stolarka częściowo rozeszchnięta, spaczenia materiału, okucia zluźwane, ościeżnice zawilgocone, skrzydła ze szczelinami. Podłogi osiadające z występującymi przekrzywieniami, liczniejsze uszkodzenia posadzek klepkowych i innych (do 20%). Tynki zewnętrzne i wewnętrzne z widocznymi pęknięciami, wybrzuszeniami i miejscowo odpadające (do 15%).
3	Zadowalający	31–50	Dach z wygięciami w granicach 50% powierzchni – liczne przecieki, ślady porażenia grzybem, konstrukcja częściowo osłabiona. Stolarka z występującymi spaczeniami skrzydeł. Okucia zluźwane, ślady zagrzybienia, częściowe uszkodzenia okuć, spękania i zawilgocenia. Podłogi zmurszałe do 50% powierzchni, ewentualne gnienie i zagrzybienie drewna. Tynki zewnętrzne i wewnętrzne z pęknięciami na powierzchni, wybrzuszenia, miejscowe odpadanie (w granicach do 35%).
4	Zły	51–70	Dach ze zmurszeniem w granicach 60%, niebezpieczeństwo zawalenia się. Stolarka wykazuje znaczne zniszczenie materiału, zawilgocenie, zagrzybienie, nadaje się do wymiany. Podłogi z uszkodzeniami powyżej 50% powierzchni. Tynki odpadają dużymi płacami, na znacznych powierzchniach występują spękania. Tynki skruszałe na powierzchni ponad 35%.

Tabela 4

Stan techniczny	Definicje ocen stanów konstrukcji i elementów konstrukcji (interpretacja GUNB)
stan zadowalający	elementy nie wykazują zarysowań, nadmiernych ugięć i śladów korozji,
stan mało zadowalający	elementy wykazują niewielkie zarysowania, nieznaczne ugięcia oraz objawy korozji, plamy i wykwity na tynkach, nieszczelność pokrycia itp.,
stan niezadowalający	elementy ulegają znacznej korozji, wykazują objawy znacznych ugięć, uszkodzenia (odpadanie) tynków itp
stan przedawaryjny	elementy wykazują ugięcia i zarysowania świadczące o przekroczeniu stanu granicznego użyteczności lub nośności
awaryjny	konstrukcja wykazuje trwałe uszkodzenia i silne zarysowania, pęknięcia, miejscową utratę stateczności itp
katastrofa budowlana	niezamierzone, gwałtowne zniszczenie obiektu budowlanego lub jego części, a także konstrukcyjnych elementów rusztowań, elementów urządzeń formujących, ścianek szczelnych i obudowy wykopów

6.3. OCENA ELEMENTÓW BUDYNKU

6.3.1. Fundamenty

Po wykonaniu odkrywek fundamentów stwierdzono iż nie posiadają odsadzek i spód jest zmiany od -0,65m do ok 1,9m w stosunku do poziomu posadzki piwnic. Stwierdzono, iż w odkrywce nr 2 fundament posadowiony jest na gruncie nasypowym.

Należy wykonać obliczenia nośności istniejących fundamentów

6.3.2. Piwnice

Ściany murowane

Ściany piwnic z cegły ceramicznej pełnej oraz kamienia gr. ok. 73cm

Widoczne ubytki kamienia i cegły w zależności od umiejscowienia stan od stanu **mało zadowalającego** po **przed awaryjny**.



Fot 1. Widoczna ubytki w ścianach



Fot 2. Widoczna ściana przy wejściu do piwnicy

Stropy piwnic

W piwnicy stwierdzono dwa rodzaje stropów. Stropy WPS na belkach stalowych oraz sklepienia ceglane oparte na belkach stalowych. Widoczne skorodowane półki kształtowników. Ogólnie stan **mało zadowalający**.



Fot 3. Widoczne belki stropu WPS

6.3.3. Parter

Ściany murowane

Ściany piwnic z cegły ceramicznej pełnej oraz kamienia gr. ok. 73cm

Widoczne ubytki kamienia i cegły w zależności od umiejscowienia stan od stanu **mało zadowalającego** po **przed awaryjny**.

Stropy parteru

Na parterze stwierdzono stropy drewniane na belkach stalowych. Widoczne skorodowane półki kształtowników. Ogólnie stan **mało zadowalający**.



Fot 4. Strop drewniany parteru



Fot 5. Belka stalowa stropu drewnianego parteru

6.3.4. 1 Piętro

Ściany murowane

Ściany piwnic z cegły ceramicznej pełnej oraz kamienia gr. ok. 73cm

Widoczne ubytki kamienia i cegły w zależności od umiejscowienia stan od stanu **mało zadowalającego** po **przed awaryjny**.

Stropy parteru

Na parterze stwierdzono stropy drewniane na belkach stalowych. Widoczne skorodowane półki kształtowników. Ogólnie stan **niezadowalający**. Elementy wykazują ugięcia przy nieużytkowanych pomieszczeniach.



Fot 6. Belka stalowa stropu drewnianego parteru



Fot 7. Odkrywka „od góry” pokazująca konstrukcję drewnianą stropu

6.3.5. Poddasze

Ściany murowane

Ściany piwnic z cegły ceramicznej pełnej oraz kamienia gr. ok. 73cm

Widoczne ubytki kamienia i cegły w zależności od umiejscowienia stan od stanu **mało zadowalającego** po **przed awaryjny**. Okładzina z trzciny od strony wnętrza do usunięcia.



Fot 8. Widok ścian poddasza



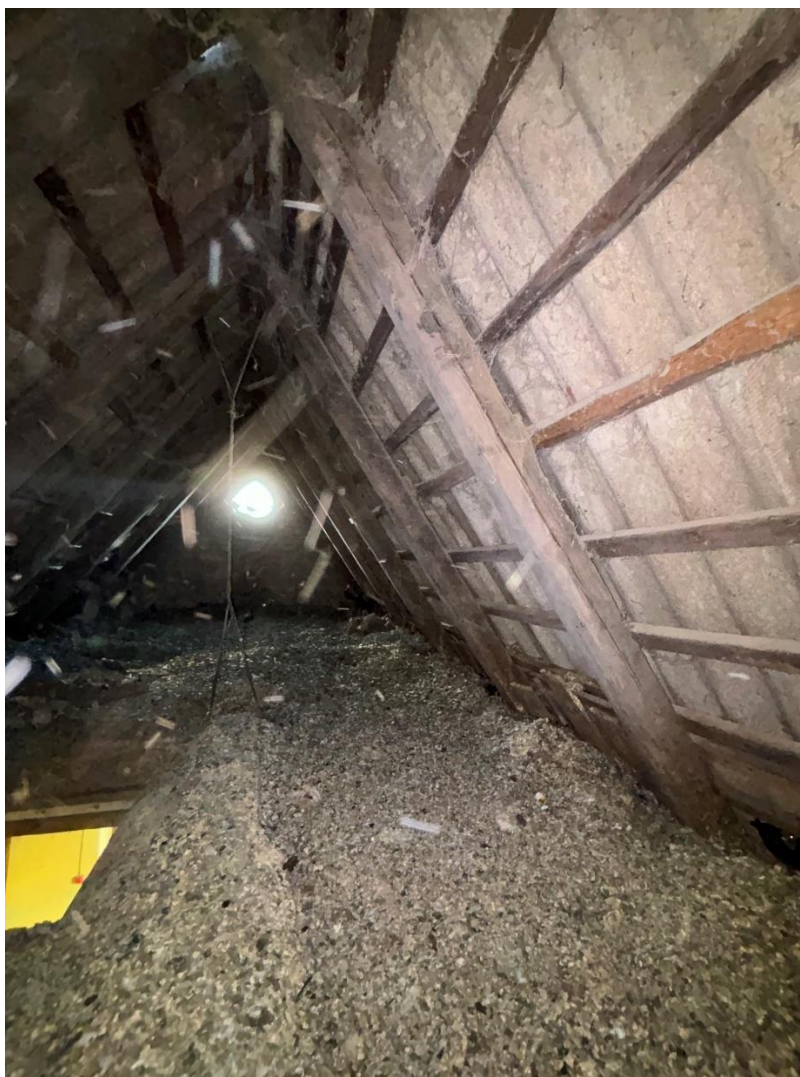
Fot 9. Widok ścian poddasza

Więźba dachowa

Więźba dachowa w układzie krokwiowo jętkowym. Krokwie 14x14 na fragmentach skorodowane nie wykazują większych ugięć. Ogólnie stan **mało zadowalający**. Ze względu na wymianę pokrycia i docieplenie należy wykonać obliczenia dla nowoprojektowanych obciążeń.



Fot 10. Widok więźby dachowej



Fot 11. Widok więźby dachowej

6.3.6. Elewacje

Elewacja południowa (od ul Lipowej.)

Widoczne znaczne ubytki kamienia oraz cegły. Ogólnie stan **niezadowalający**.



Fot 12. Elewacja południowa

Elewacja wschodnia (od ul. Granicznej)

Widoczne znaczne ubytki kamienia oraz cegły. Widoczne pęknięcia nadproży Ogólnie stan **niezadowolający**.



Fot 13. Elewacja wschodnia

Elewacja północna (od zabudowy sąsiada)

Widoczne ubytki kamienia oraz cegły. Ogólnie stan **mało zadowolający**.



Fot 14. Elewacja północna

Elewacja zachodnia

Widoczne ubytki kamienia oraz cegły. Ogólnie stan **mało zadowalający**.



Fot 15. Elewacja zachodnia

Schody żelbetowe zewnętrzne

Schody żelbetowe płytowe w **mało zadowalającym** stanie technicznym. Nie wykazują nadmiernych ugięć oraz zarysowań.

Stolarka okienna i drzwiowa

Stolarka okienna i drzwiowa w zróżnicowanym stanie technicznym od średniego do złego.

Pokrycie dachowe i odwodnienie budynku

Pokrycie dachowe oraz elementy odprowadzenia wody opadowej w zadowalającym stanie technicznym. Pokrycie dachowe nie wykazuje znacznych nieszczelności.

6.3.7. Podsumowanie

Istniejący stan budynku po dokonaniu odpowiednich wzmocnień i napraw pozwala na wykonanie planowanej przebudowy.

6.4. WNIOSKI I UWAGI

- ogólny stan techniczny poszczególnych części budynku od zadowalającego po przed awaryjny
- nie przewiduje się zmiany sposobu użytkowania obiektu
- ze względu na planowaną wymianę pokrycia (na dachówkę ceramiczną) i docieplenie dachu istniejąca więźba dachowa nie jest w stanie przenieść nowoprojektowanych obciążeń (analiza jeszcze w trakcie)-więźba dachowa do wymiany
- istniejące stropy drewniane na belkach stalowych kondygnacji nadziemnych do wymiany – nie spełniają warunków nośności ani warunków ochrony pożarowej; proponowane wymiana na stropy żelbetowe (WPS lub monolityczne)oparte na belkach stalowych
- istniejące stropy ceglane na belkach stalowych do wzmocnienia i zabezpieczenia do wymaganej odporności ogniowej.
- ściany kondygnacji nadziemny w zróżnicowanym stanie; należy dokonać uzupełnień kamienia; wykonać przemurowania i zszyca pęknięć systemem helifax lub innym.
- istniejące fundamenty miejscami są posadowione na gruncie nasypowym. Ze względu na ich niewystarczającą nośność należy dokonać podbicia fundamentów dochodząc do gruntu nośnego;
podczas wykonywania podbić wykonać izolację poziomą ścian piwnic
- na etapie realizacji należy przeprowadzić szereg dodatkowych odkrywek celem potwierdzenia założeń przyjętych w ekspertyzie,

PROJEKTANT

NR UPRAWNIEŃ

PODPIS

mgr inż. Tomasz Banaszek

LUB/0106/PWOK/08

UPRAWNIENIA DO PROJEKTOWANIA I KIEROWANIA
ROBOTAMI BUDOWALNYMI BEZ OGRANICZEŃ
W SPECJALNOŚCI KONSTRUKCYJNO-BUDOWLANEJ

7. PODŁOŻE GRUNTOWE

Wg dokumentacji GEOLAB jako oddzielny załącznik

7.1. Badanie podłoża



PROLAB MACIEJ FLAK
tel. + 48 795 284 715
E-mail: prolab.geo@gmail.com
http://www.prolab.lublin.pl

Zal. nr

Profil sondowania sondą SL10/SLVT										
Lokalizacja:	numer działki: 354, obręb: 0001 Miasto Nałęczów, miejscowość: Nałęczów									
Data:	07.2024	Numer otworu:	1	Lokalizacja:	szkic	wsp.	wg dziennika			
Temat:	Badanie podłoża gruntowego									
Rodzaj gruntu	N 10	Głębokość [m]	N10 spr	Profil sondowania (N10 spr)		za EN 1997-2:2007				
				I_D	I_D (ZWG)	I_s	$f_{t,1}$	$f_{t,2}$	τ_f [MPa]	I_c^x
nN (π + Ps, czarne + gruz, S)		0,10								
		0,20								
		0,30								
		0,40								
		0,50								
	4	0,60	4							
	7	0,70	7							
	7	0,80	7					24	5	0,08
	11	0,90	11							
	17	1,00	17							
nN (π, ciemnoszare, 1/1/0 w., MW)	13	1,10	13							
	19	1,20	19					70		0,28
	17	1,30	17							
	9	1,40	9							
	17	1,50	17							
	7	1,60	7					18	4	0,07
	8	1,70	8							
	8	1,80	8							
	9	1,90	9							
	9	2,00	9					20	6	0,08
mp, ciemnoszarobłękitne, 1/1/0 w., W	9	2,10	9							
	10	2,20	10							
	11	2,30	11							
	14	2,40	14							
	13	2,50	13					26	10	0,10
	14	2,60	14							
	16	2,70	16							
	21	2,80	21							
	33	2,90	33					70		0,28
	40	3,00	40							
G, mp, rdzawobłękitne, 1/1/2 w., MW	61	3,10	61							
	69	3,20	69							
	50	3,30	50					70		0,28
	34	3,40	34							
	27	3,50	27							
	21	3,60	21							
	17	3,70	17					34	15	0,18
	18	3,80	18							
	17	3,90	17							
	16	4,00	16							
G, mp/ Ps, rdzawobłękitne, 1/1/2 w., MW	19	4,10	19					30	15	0,11
	14	4,20	14							
	15	4,30	15							
	16	4,40	16							
	17	4,50	17		0,47			44	20	0,17
	18	4,60	18		0,48					
	17	4,70	17		0,47					
	18	4,80	18		0,48					
	25	4,90	25		0,51			55	32	0,21
	17	5,00	17		0,47					
Ps, beżowe, S	19	5,10	19		0,48					
	19	5,20	19		0,48					
	20	5,30	20					34	20	0,18
	14	5,40	14							
	14	5,50	14							
	15	5,60	15							
	16	5,70	16					34	20	0,18
	15	5,80	15							
	14	5,90	14							
	15	6,00	15							
π, czarne + rdzawe wtrącenia, 1/1/0 w., W	15	6,10	15					37	23	0,14
	15	6,20	15							
	19	6,30	19							
	19	6,40	19							
	20	6,50	20					36	22	0,14
	17	6,60	17							
	18	6,70	18							
	19	6,80	19							
	19	6,90	19					33	24	0,12
	17	7,00	17							
mp, czarne + rdzawe wtrącenia, 1/1/0 w., W	17	7,10	17							
	18	7,20	18							
	19	7,30	19					37	20	0,14

Kontynuacja profilu sondowania na kolejnej stronie

Opracował:
mgr Inż. Maciej Flak
Uprawnienia budowlane Nr LUB/0058/PWB/O/21



PROLAB MACIEJ FLAK
tel. + 48 795 284 715
E-mail : prolab.geo@gmail.com
http://www.prolab.lublin.pl

Zał. nr

Profil sondowania sondą SL10/SLVT									
Lokalizacja:	numer działki: 354, obręb: 0001 Miasto Naleczów, miejscowość: Naleczów								
Data:	07.2024	Numer otworu:	1	Lokalizacja:	szkic	wsp.	wg dziennika		
Temat:	Badanie podłoża gruntowego								
Rodzaj gruntu	N10	Głębokość [m]	N10 spr	Profil sondowania (N10 spr)	za EN 1997-2:2007				I _L ^x
					I _D	I _D (ZWG)	I _s	I _{sk}	
Ps + mp, szare, rdzawe, W	18	7,40	18						
	21	7,50	21						
	30	7,60	30					70	0,28
	40	7,70	40						
	43	7,80	43						
(Ps, Pr) + Ż, jasnobłękitne, jasnoszare/rdzawe, S	80	7,90	80						
		8,00							
		8,10							
		8,20							
		8,30							
		8,40							
		8,50							
		8,60							
		8,70							
		8,80							
		8,90							
		9,00							
		9,10							
		9,20							
		9,30							
		9,40							
		9,50							
		9,60							
		9,70							
		9,80							
	9,90								
	10,00								
	10,10								
	10,20								
	10,30								
	10,40								
	10,50								
	10,60								
	10,70								
	10,80								
	10,90								
	11,00								
	11,10								
	11,20								
	11,30								
	11,40								
	11,50								
	11,60								
	11,70								
	11,80								
	11,90								
	12,00								
	12,10								
	12,20								
	12,30								
	12,40								
	12,50								
	12,60								
	12,70								
	12,80								
	12,90								
	13,00								
	13,10								
	13,20								
	13,30								
	13,40								
	13,50								
	13,60								
	13,70								
	13,80								
	13,90								
	14,00								
	14,10								
	14,20								
	14,30								
	14,40								
	14,50								
	14,60								

Opracował:

mgr inż. Maciej Flak

Uprawnienia budowlane Nr LUB/0058/PWB/21



PROLAB MACIEJ FLAK
tel. + 48 795 284 715
E-mail: prolab.geo@gmail.com
http://www.prolab.lublin.pl

Zał. nr

Profil sondowania sondą SL10/SLVT											
Lokalizacja:	numer działki: 354, obręb: 0001 Miasto Naleczów, miejscowość: Naleczów										
Data:	07.2024	Numer otworu:	2	Lokalizacja:	szkic	wsp.	wg dziennika				
Temat:	Badanie podłoża gruntowego										
Rodzaj gruntu	N 10	Głębokość [m]	N10 spr	Profil sondowania (N10 spr)		za EN 1997-2:2007		$I_{s,red}$	$f_{sk,red}$	τ_f [MPa]	I_L^X
				I_0	I_0 (ZWG)	I_s					
Kostka		0,10									
Podbudowa		0,20									
nN (gruz + Ps + π , 0/0/0 w., G)		0,30									
		0,40									
		0,50									
		0,60									
		0,70									
		0,80									
		0,90									
		1,00									
		1,10									
Pg, mp, szare, 1/1/0 w., MW + ceramika - nN		1,20									
		1,30									
		1,40									
		1,50									
mp, Pg, szare, szarobetowe, 1/1/0 w., W		1,60									
	3	1,70	3								
	6	1,80	6								
	3	1,90	3				12	3	0,06		
	4	2,00	4								
	5	2,10	5								
	7	2,20	7								
	6	2,30	6				18	6	0,07		
	9	2,40	9								
	10	2,50	10								
mp, rdzawobetowe/betazowe, 0/0/1 w., MW	16	2,60	16								
	32	2,70	32				70		0,28		
	35	2,80	35								
	50	2,90	50								
	58	3,00	58								
	36	3,10	36				50	21	0,18		
π , betowe, 1/1/0, MW	27	3,20	27								
	16	3,30	16								
	18	3,40	18								
	16	3,50	16				36	19	0,14		
	16	3,60	16								
	17	3,70	17								
	16	3,80	16								
	21	3,90	21				44	21	0,17		
Pd, Ps, betowocementnordzawe, MW	21	4,00	21		0,49						
	21	4,10	21		0,49						
	22	4,20	22		0,50						
mp, betowe, 1/1/0, MW	21	4,30	21				56	32	0,21		
	22	4,40	22								
	22	4,50	22								
	21	4,60	21								
mp, betowe, 1/1/1 w., W	15	4,70	15				25	15	0,08		
	13	4,80	13								
	15	4,90	15								
	16	5,00	16								
	17	5,10	17				28	14	0,11		
	16	5,20	16								
	13	5,30	13								
$(\pi + Pd)/Pd$, szarobetowe, W	16	5,40	16								
	13	5,50	13				28	14	0,11		
mp + 5% G, szarobetowelrdzawe, 1/1/0 w., W	18	5,60	18								
	14	5,70	14								
	14	5,80	14								
	13	5,90	13				28	10	0,11		
	13	6,00	13								
	12	6,10	12								
$\pi + Gm$, szare/rdzawe, 1/1/1 w., W	17	6,20	17								
	19	6,30	19				34	13	0,13		
	17	6,40	17								
	20	6,50	20								
Ps, szare, M	18	6,60	18								
	23	6,70	23								
	17	6,80	17		0,52		39	21	0,16		
	13	6,90	13		0,49						
Gm, szare/rdzawe, 2/2/1, MW	18	7,00	18		0,47						
	20	7,10	20		0,50						
	13	7,20	13		0,51		44	18	0,17		
	17	7,30	17								

Kontynuacja profilu sondowania na kolejnej stronie

Opracował:
mgr inż. Maciej Flak
Uprawnienia budowlane Nr LUB/0058/PWB/D/21



PROLAB MACIEJ FLAK
tel. + 48 795 284 715
E-mail : prolabs.geo@gmail.com
http://www.prolab.lublin.pl

Zał. nr

Profil sondowania sondą SL10/SLVT												
Lokalizacja:		numer działki: 354, obręb: 0001 Miasto Naleczów, miejscowość: Naleczów										
Data:	07.2024		Numer otworu:		2		Lokalizacja:		szkie		wsp.	wg dziennika
Temat:		Badanie podłoża gruntowego										
Rodzaj gruntu	N 10	Głębokość [m]	N10 spr	Profil sondowania (N10 spr)	za EN 1997-2:2007		I _s	M _{max}	M _{limit}	τ _f [MPa]	I _L ^x	
					I ₀	I ₀ (ZWG)						
c.d. Gπ, szare/rdzawe, 2/2/1, MW	19	7,40	19								0,20	
	18	7,50	18						26	10		0,10
	19	7,60	19									
	21	7,70	21									
	22	7,80	22									
Ps + Pr + Ż, szare, S	40	7,90	40						70		0,26	
	47	8,00	47									
		8,10										
		8,20										
		8,30										
		8,40										
		8,50										
		8,60										
		8,70										
		8,80										
		8,90										
		9,00										
		9,10										
		9,20										
		9,30										
		9,40										
		9,50										
		9,60										
		9,70										
		9,80										
		9,90										
		10,00										
		10,10										
		10,20										
	10,30											
	10,40											
	10,50											
	10,60											
	10,70											
	10,80											
	10,90											
	11,00											
	11,10											
	11,20											
	11,30											
	11,40											
	11,50											
	11,60											
	11,70											
	11,80											
	11,90											
	12,00											
	12,10											
	12,20											
	12,30											
	12,40											
	12,50											
	12,60											

7.2. Kategoria geotechniczna

Kategorię geotechniczną ustalono na podstawie:

- Dz.U.98.126.839,
- PN-B-02479:1998 Geotechnika Dokumentowanie geotechniczne Zasady ogólne.

Dz.U.98.126.839 ROZPORZĄDZENIA MINISTRA SPRAW WEWNĘTRZNYCH I ADMINISTRACJI z dnia 24 września 1998 r. w sprawie ustalania geotechnicznych warunków posadowienia obiektów budowlanych. (Dz. U. z dnia 8 października 1998 r.) określa następujące rodzaje warunków gruntowych:

7.2.1. Warunki gruntowe

- **proste warunki gruntowe** - występujące w przypadku warstw gruntów jednorodnych genetycznie i litologicznie, równoległych do powierzchni terenu, nie obejmujących gruntów słabonośnych, przy zwierciadle wód gruntowych poniżej projektowanego poziomu posadowienia oraz braku występowania niekorzystnych zjawisk geologicznych,
- **złożone warunki gruntowe** - występujące w przypadku warstw gruntów niejednorodnych, nieciągłych, zmiennych genetycznie i litologicznie, obejmujących grunty słabonośne, przy zwierciadle wód gruntowych w poziomie projektowanego posadowienia i powyżej tego poziomu oraz przy braku występowania niekorzystnych zjawisk geologicznych,
- **skomplikowane warunki gruntowe** - występujące w przypadku warstw gruntów objętych występowaniem niekorzystnych zjawisk geologicznych, zwłaszcza zjawisk i form krasowych, osuwiskowych, sufozyjnych, kurzawkowych, glaciektonicznych, na obszarach szkód górniczych, przy możliwych nieciągłych deformacjach górotworu oraz w centralnych obszarach delt rzek.

7.2.2. Kategoria geotechniczna

W/w ustawa określa następujące kategorie geotechniczne:

- **pierwsza kategoria geotechniczna**, która obejmuje niewielkie obiekty budowlane o statycznie wyznaczalnym schemacie obliczeniowym, w prostych warunkach gruntowych, dla których wystarcza jakościowe określenie właściwości gruntów, takie jak:
 - 1- lub 2-kondygnacyjne budynki mieszkalne i gospodarcze,
 - ściany oporowe i rozparcia wykopów, jeżeli różnica poziomów nie przekracza 2 m,
 - wykopy do głębokości 1,2 m i nasypy do wysokości 3 m wykonywane zwłaszcza przy budowie dróg, pracach drenażowych oraz układaniu rurociągów,
- **druga kategoria geotechniczna**, która obejmuje obiekty budowlane w prostych i złożonych warunkach gruntowych, wymagające ilościowej oceny danych geotechnicznych i ich analizy, takie jak:
 - fundamenty bezpośrednie lub głębokie,
 - ściany oporowe lub inne konstrukcje oporowe, z zastrzeżeniem pkt 1 lit. b), utrzymujące grunt albo wodę,
 - wykopy i nasypy, z zastrzeżeniem pkt 1 lit. c), oraz budowle ziemne,
 - przyczółki i filary mostowe oraz nabrzeża,
 - kotwy gruntowe i inne systemy kotwiące,
- **trzecia kategoria geotechniczna**, która obejmuje:
 - nietypowe obiekty budowlane niezależnie od stopnia skomplikowania warunków gruntowych, których wykonanie lub użytkowanie może stwarzać poważne zagrożenie dla użytkowników i środowiska, takie jak: obiekty energetyki jądrowej, rafinerie, zakłady chemiczne, zapory wodne, lub których projekty budowlane zawierają nowe, nie sprawdzone w krajowej praktyce, rozwiązania techniczne, nie znajdujące podstaw w przepisach i Polskich Normach,
 - obiekty budowlane posadowiane w skomplikowanych warunkach gruntowych,
 - obiekty zabytkowe i monumentalne.

Kategorię geotechniczną określono jako **drugą charakteryzującą się prostymi warunkami gruntowymi**.

8. ZAKRES PLANOWANYCH PRAC KONSTRUKCYJNYCH

Poniżej zamieszczono, niektóre wybrane informacje na temat zastosowanych materiałów i rozwiązań technicznych.

8.1. Główne założenia

- Wymiana pokrycia dachowego
- Wymiana więźby dachowej
- Wykonanie wieńca na ścianie ostatniej kondygnacji do mocowanie więźby dachowej
- Nawa pęknięć ścian i nadproży – zastosować rozwiązanie systemowe
- Wymiana tropów kondygnacji nadziemnych
- Wzmocnienie stropu piwnic
- Zabezpieczenie wzmocnianych stropów do wymaganej odporności ogniowej
- Wykonanie podbicia fundamentów

8.2. Otuliny

Otuliny, wymiary elementów, stopień ich wyteżenia wg ITB „Projektowanie elementów żelbetowych i murowych z uwagi na odporność ogniową” Warszawa 2005.

Wielkości otuliny dla poszczególnych elementów na rysunkach wykonawczych.

Ogólnie można przyjąć:

- fundamenty - 50mm,
- ściany fundamentowe (trzępienie) - w zależności od odporności ogniowej i klasy ekspozycji
- strop, wieńce, podciągi - w zależności od odporności ogniowej i klasy ekspozycji

8.3. Rozwiązania materiałowe

- Stropy: monolityczne na belkach stalowych
- Wieńce: wylewane zbrojone 4#12, strzemiona: Ø6 co 30 cm
- Nadproża: stalowe
- Beton: C25/30 (B30); C30/37 (B37), uszczegółowienie na etapie projektu wykonawczego
- Stal: B500SP-KLASA C-EPSTAL oraz B500A-KLASA A.
- Drewno C-24

9. OPIS POSZCZEGÓLNYCH ELEMENTÓW KONSTRUKCJI

9.1. Fundamenty

Istniejące kamienne wg odkrywek zlokalizowane na poziomie od 0,6 do 1,8m poniżej poziomu posadzki
Planowane wykonanie podbicia fundamentów metodą tradycyjną ze względu na brak nośności istniejących fundamentów.

Dopuszcza się wprowadzenie innej metody.

Ogólne wykonania podbicia metodą tradycyjną:

- długość ścian budynku przeznaczonych do wzmocnienia należy podzielić na odcinki długości 1 m
- nie przekraczać 20% długości jednocześnie podbijanej ściany
- jednocześnie można podkopać co czwarty odcinek
- fundamenty podbić można betonem klasy B 20
- odsłonięty odcinek trzeba chronić przed zalaniem
- odbicia wykonywać odcinkami nie dłuższymi niż 80 do 100 cm.

W trakcie podbijania należy wprowadzić izolację poziomą

Przy podbijaniu ściany na styku z budynkiem sąsiednim należy potwierdzić poziom posadowienia budynku sąsiedniego tak aby nie podkopywać budynku sąsiada. Ewentualnie dokonać podbicia dwóch ścian uzyskując zgodę sąsiada.

9.2. Piwnice

9.2.1. Stropy piwnic

Istniejące stropy WPS i stropy ceglane na belkach stalowych należy wzmocnić.
Odkryte półki dolne kształtowników zabezpieczyć przeciwpożarowo poprzez obłożenie.

9.2.1. Ściany

Pęknięcia ścian powyżej 1cm należy przemurować lub sklamrować, mniejsze pęknięcia wypełnić zaczynem z dodatkiem włókien lub wprowadzić pręty stalowe w spoiny cegieł. Stosować rozwiązanie systemowe. Ilość prętów i głębokość osadzeni zależne od zastosowanego systemu.

9.3. Parter

9.3.1. Stropy

Istniejące drewniane na belkach stalowych do wymiany na stropy żelbetowe(lub WPS) oparte na belkach stalowych

Odkryte półki dolne kształtowników zabezpieczyć przeciwpożarowo poprzez obłożenie.

9.3.2. Ściany

Pęknięcia ścian powyżej 1cm należy przemurować lub sklamrować, mniejsze pęknięcia wypełnić zaczynem z dodatkiem włókien lub wprowadzić pręty stalowe w spoiny cegieł. Stosować rozwiązanie systemowe. Ilość prętów i głębokość osadzeni zależne od zastosowanego systemu.

Planowane jest wyburzenie ściany nośnej i wykonanie dwóch słupów (stalowych lub żelbetowych) oraz opartego na ich podciągu.

9.4.1 Piętro

9.4.1. Stropy

Istniejące drewniane na belkach stalowych do wymiany na stropy żelbetowe(lub WPS) oparte na belkach stalowych

Odkryte półki dolne kształtowników zabezpieczyć przeciwpożarowo poprzez obłożenie.

9.4.2. Ściany

Pęknięcia ścian powyżej 1cm należy przemurować lub sklamrować, mniejsze pęknięcia wypełnić zaczynem z dodatkiem włókien lub wprowadzić pręty stalowe w spoiny cegieł. Stosować rozwiązanie systemowe. Ilość prętów i głębokość osadzeni zależne od zastosowanego systemu.

9.5. Poddasze

9.5.1. Ściany

Pęknięcia ścian powyżej 1cm należy przemurować lub sklamrować, mniejsze pęknięcia wypełnić zaczynem z dodatkiem włókien lub wprowadzić pręty stalowe w spoiny cegieł. Stosować rozwiązanie systemowe. Ilość prętów i głębokość osadzeni zależne od zastosowanego systemu.

Planuje się usunięcie wewnętrznej okładziny z trzciny

9.1. Więźba dachowa

Planowane jest zmiana istniejącego pokrycia na dachówkę ceramiczną oraz docieplenie dachu.

Przy nowoprojektowanych obciążeniach istniejące przekroje więźby dachowej 14x14cm (przyjęta klasa drewna C22) nie spełniają warunków nośności.

Nowoprojektowana konstrukcja krokwie 20x8 z drewna klasy C24.

9.2. Wieńce

Wszystkie nowoprojektowane ściany nośne zwieńczyć wieńcami.

Szczegóły i dokładne wymiary oraz zbrojenie wieńców wg rysunków projektu wykonawczego.

Uwagi i zalecenia:

- szerokość wieńców równa szerokości części konstrukcyjnej ściany dla ścian wewnętrznych,
- **w żadnym wypadku nie dopuszcza się pocieniania wieńców od zewnątrz** (np. celem dodatkowego ocieplenia),
- zbrojenie podłużne wieńców to 4#12, 2 górą i 2 dołem, poprzeczne fi 6 co 30cm. Beton B25,
- zachować ciągłość zbrojenia wieńców. Pręty łączyć na zakład długości 50cm, w jednym miejscu łączyć maksymalnie 50% prętów. w narożach stosować dodatkowe pręty zbrojeniowe,
- beton w wieńcach układać odcinkami nie dłuższymi niż 15m, pozostawiając przerwy do późniejszego obetonowania. Przerwy należy wykonywać w miejscach łączenia zbrojenia wieńców.
- wieńce łączyć z trzpieniami tworząc przestrzenną konstrukcję usztywniającą ściany zewnętrzne.

Szczegóły rozwiązań, dokładne wymiary wg projektu wykonawczego.

9.3. Ściany murowane

Przyjęto następujące założenia:

9.3.1. Kategoria wykonania robót murowych

Przyjęto kategorię **A** wykonania robót murowanych. Roboty murarskie winien wykonywać nauczony zespół pod nadzorem majstra murarskiego. Należy stosować zaprawę produkowaną fabrycznie, a jeżeli zaprawa wykonywana jest na budowie należy kontrolować dozowanie składników oraz kontrolować wytrzymałość zaprawy.

Jakość robót winna kontrolować osoba o odpowiednich kwalifikacjach, niezależna od wykonawcy.

UWAGA: jeśli powyższe warunki wykonywania robót murowych nie są spełnione należy zgodnie z normą PN-B-03002-2007 do obliczenia nośności ścian przyjąć zwiększony współczynnik bezpieczeństwa. W takim przypadku ściany należy powiadomić konstruktora celem zwiększenia klasy elementów i zaprawy bądź zastosowania ścian wylewanych z betonu.

9.3.2. Kategoria elementów murowych

Do wykonania budynku stosować elementy murowe zaliczone do kategorii I.

Oznacza to, że gwarantowaną wytrzymałość na ściskanie posiada minimum 95 % elementów murowych.

10. ZAKRES NIEZBĘDNEGO MONITOWOWANIA WYBUDOWANEGO OBIEKTU.

W trakcie robót podbicia fundamentów monitorować istniejącą konstrukcję budynku

Zakres niezbędnego monitorowania wybudowanego obiektu, obiektów sąsiadujących i otaczającego gruntu, niezbędnego do rozpoznania zagrożeń mogących wystąpić w trakcie robót budowlanych lub w ich wyniku oraz w czasie użytkowania obiektu, nie wykracza poza obowiązki wynikającymi z Art. 62 Prawa Budowlanego (ustawa z dnia 10 maja 2007) tj:

Właściciel lub zarządca ma w obowiązku posiadania Książki Obiektu Budowlanego i prowadzenia okresowych przeglądów obiektów budowlanych co najmniej dwa razy w ciągu roku, w terminach do końca listopada (przed okresem zimowym) oraz do końca maja (po okresie zimowym). Pomiary elektryczne należy wykonywać raz do roku.

Roczna ocena stanu technicznego budynku obejmuje:

- sprawdzenie stanu technicznego elementów budynków narażonych na szkodliwe wpływy atmosferyczne i niszczące działania czynników występujących podczas użytkowania obiektu, których uszkodzenia mogą powodować zagrożenia dla bezpieczeństwa osób, środowiska i konstrukcji budynku,
- instalacji elektrycznych,
- instalacji wentylacyjnej,
- instalacji i urządzeń służących ochronie środowiska,
- instalacji gazowych oraz przewodów kominowych (dymowych, spalinowych i wentylacyjnych).

Kontrola techniczna obiektów budowlanych w ramach przeglądu pięcioletniego polega na:

- Sprawdzeniu stanu sprawności technicznej i wartości użytkowej całego obiektu oraz estetyki obiektu i jego otoczenia:
- bezpieczeństwa i stanu technicznego konstrukcji obiektu wraz ze stanem podwieszeń instalacji,
- szczelności i systemu odwodnienia obiektu,
- stanu i bezpieczeństwa instalacji sanitarnej,
- stanu i bezpieczeństwa wentylacji,
- stanu i bezpieczeństwa instalacji ogrzewania,
- instalacji gazowych oraz przewodów kominowych (dymowych, spalinowych i wentylacyjnych).

Protokoły z kontroli obiektu budowlanego, oceny i ekspertyzy dotyczące jego stanu technicznego oraz dokumenty, o których mowa w art. 63 Prawa budowlanego, powinny być dołączone do książki obiektu budowlanego.

11. ZALECENIA I UWAGI

- Wszystkie roboty należy wykonywać zgodnie z zatwierdzonym projektem przestrzegając przepisów zawartych w „Warunkach technicznych wykonania odbioru robót budowlano - montażowych” oraz w odpowiednich normach.
- Wszystkie materiały stosować zgodnie z ich przeznaczeniem i wytycznymi producenta, dochowując technicznych warunków wykonania robót.
- Wszystkie prace należy wykonywać pod nadzorem uprawnionych do tego osób. Załoga powinna być przeszkolona, wyposażona w odpowiedni sprzęt i posiadać wymagane kwalifikacje. Teren prowadzonych prac powinien być oznakowany i zabezpieczony przed dostępem osób postronnych,
- Szczegółowe rozwiązania projektu winny realizować założenia projektu technicznego.
- Niniejsza część projektu została opracowana zgodnie z obowiązującymi normami, przepisami prawa budowlanego i zasadami sztuki oraz jest kompletna ze względu na cel, któremu ma służyć.
- Dokumentacja projektowa, kosztorysy oraz dodatkowe dokumenty przekazane przez Inwestora Wykonawcy, stanowią całość, a wymagania wyszczególnione w choćby jednym z nich są obowiązujące dla Wykonawcy.
- W przypadku rozbieżności w ustaleniach poszczególnych dokumentów, Wykonawca powinien natychmiast powiadomić Inspektora nadzoru, w celu dokonania odpowiednich zmian i poprawek.
- Wykonawca nie może wykorzystywać błędów lub uproszczeń w dokumentacji dla wykonania robót niezgodnie z zamierzeniami projektowymi.
- Szczegółowe wytyczne wykonania poszczególnych rodzajów robót zawarte będą w projektach wykonawczych.
- Wykonawca jest odpowiedzialny za pełną kontrolę jakości robót i materiałów. Wykonawca zapewni odpowiedni sprzęt, laboratorium, i wszystkie urządzenia niezbędne do pobierania i badania próbek materiałów oraz robót. Wykonawca będzie przeprowadzać pomiary i badania materiałów oraz robót z częstotliwością zapewniającą stwierdzenie, że roboty wykonano zgodnie z wymaganiami zawartymi w dokumentacji projektowej. Minimalne wymagania co do zakresu badań i ich częstotliwości określone zostaną na roboczo z Inspektorem nadzoru, zgodnie z obowiązującymi normami i przepisami szczegółowymi. W przypadku gdy nie zostały one tam określone, Inspektor Nadzoru ustali zakres kontroli jaki jest konieczny aby zapewnić wykonanie robót zgodnie z kontraktem.
- **NA ETAPIE PROJEKTU WYKONAWCZEGO ZALECA SIĘ SPRAWDZENIE WSZYSTKICH BELEK STALOWYCH KTÓRE ZOSTANĄ PODDANE WZMOCNIENIU.**
- **Na etapie odbioru obiektu wykonać instrukcję użytkowania budynku.**
- **Na etapie projektów wykonawczego gabaryty elementów mogą ulec zmianie.**

12. ZESTAWIENIE OBCIĄŻEŃ

12.1. Obciążenia śniegiem

1.1. Dach dwuspadowy

Położenie obiektu: strefa 3, wysokość n.p.m. $A = 100$ m

$$\Rightarrow s_k = 0,006 \times A - 0,6 \leq 1,20 \quad s_k = 1,2 \text{ kN/m}^2$$

Ekspozycja obiektu: teren wystawiony na działanie wiatru $\Rightarrow C_e = 0,80$

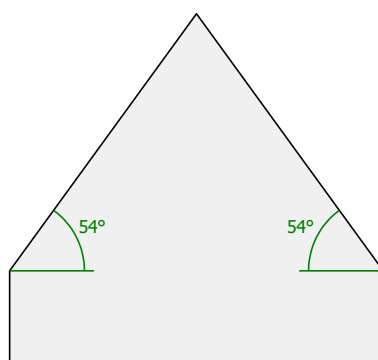
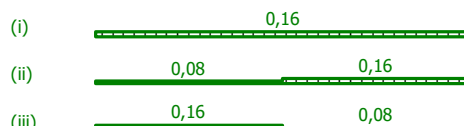
Przenikanie ciepła przez dach: temp. wewn. $t_i = 18$ °C, wsp. przenikania ciepła $U = 0$ W/(m² K) $\Rightarrow C_t = 1,00$

Rodzaj dachu: dach dwuspadowy

Kąt połaci dachu $\alpha_1 = 54^\circ$

Kąt połaci dachu $\alpha_2 = 54^\circ$

$$\Rightarrow \mu_2 = 0,8 \times (60 - \alpha_2) / 30 = 0,8 \times (60 - 54) / 30 = 0,16 \quad (\text{przypadek (ii) obc. nierównomierne})$$



Obciążenie charakterystyczne $s = \mu_2 \times C_e \times C_t \times s_k = 0,16 \times 0,80 \times 1,00 \times 1,20 \text{ kN/m}^2 = 0,15 \text{ kN/m}^2$

Obciążenie obliczeniowe $s_o = 1,50 \times 0,15 \text{ kN/m}^2 = 0,23 \text{ kN/m}^2$

12.2. Obciążenia wiatrem

2.1. Dach dwuspadowy

Położenie obiektu: strefa 1, wysokość n.p.m. $A = 100$ m

$$\Rightarrow v_{b,0} = 22 \text{ m/s}$$

Kierunek wiatru 270°

Kategoria terenu - IV

Wysokości: minimalna $z_{\min} = 10$ m, maksymalna $z_{\max} = 500$ m, wymiar chropowatości $z_0 = 1$ m

Wysokość odniesienia nad gruntem: $z_{e0} = h = 5,00 \text{ m} = 5,00$ m

Wysokość odniesienia: $z_e = z_{\min} = 10 \text{ m} = 10,00$ m

Bazowa prędkość wiatru: $v_b = C_{\text{dir}} \times C_{\text{season}} \times v_{b,0} = 1,00 \times 1,0 \times 22 \text{ m/s} = 22 \text{ m/s}$

Wsp. chropowatości: $c_r(z_e) = 0,60 \times (z_e / 10)^{0,24} = 0,60 \times (10,00 / 10)^{0,24} = 0,60$

Wsp. ekspozycji: $c_e(z_e) = 1,50 \times (z_e / 10)^{0,29} = 1,50 \times (10,00 / 10)^{0,29} = 1,50$

Średnia prędkość wiatru:

$$v_m(z_e) = c_r(z_e) \times c_o(z_e) \times v_b = 0,60 \times 1,00 \times 22 \text{ m/s} = 13,2 \text{ m/s}$$

Bazowe ciśnienie prędkości:

$$q_b = 0,5 \times \rho \times v_b^2 = 0,5 \times 1,25 \text{ kg/m}^3 \times (22 \text{ m/s})^2 = 0,30 \text{ kN/m}^2$$

Szczytowe ciśnienie prędkości:

$$\Rightarrow q_p(z_e) = c_e(z_e) \times q_b = 1,50 \times 0,30 \text{ kN/m}^2 = 0,45 \text{ kN/m}^2$$

Rodzaj elementu: **dach dwuspadowy**

Wymiary budynku:

szerokość (prostopadle do kierunku wiatru): $b = 12,00$ m

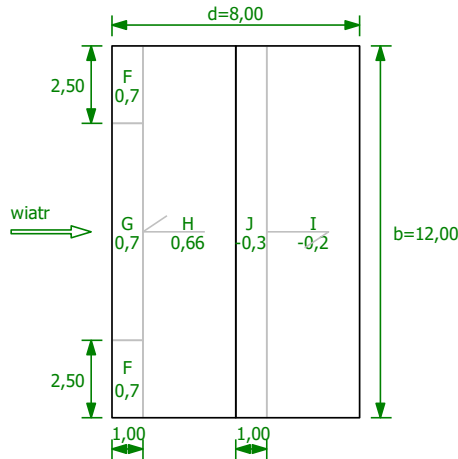
długość (równolegle do kierunku wiatru): $d = 8,00$ m

wysokość: $h = 5,00$ m

nachylenie dachu: $\alpha = 54,00^\circ$

$$e = \min(b, 2h) = 10,00 \text{ m}$$

Pole powierzchni przegrody: $A_{\text{ref}} > 10 \text{ m}^2$



Element rozważany: **połaciek nawietrzna**.

Współczynnik ciśnienia wewnętrznej:

Założono budynek bez ścian dominujących.

Stosunek pola otworów gdzie $c_{pe} \leq 0$ do pola wszystkich otworów w budynku: $\mu = 0,50$

Stosunek wymiarów budynku: $h/d = 0,63$

$$\Rightarrow c_{pi} = 0,14$$

Poziom odniesienia do obliczenia ciśnienia wewn. wiatru: $z_i = z_{\min} = 10 \text{ m} = 10,00 \text{ m}$

Wsp. ekspozycji: $c_e(z_i) = 1,50 \times (z_i / 10)^{0,29} = 1,50 \times (10,00 / 10)^{0,29} = 1,50$

Szczytowe ciśnienie prędkości:

$$\Rightarrow q_p(z_i) = c_e(z_i) \times q_b = 1,50 \times 0,30 \text{ kN/m}^2 = 0,45 \text{ kN/m}^2$$

2.1.1. Pole F

Współczynnik ciśnienia zewnętrznego: $c_{pe,F} = 0,7$

Obciążenie charakterystyczne $w_k = q_p(z_e) \times c_{pe,F} - q_p(z_i) \times c_{pi} = 0,45 \text{ kN/m}^2 \times 0,7 - 0,45 \text{ kN/m}^2 \times 0,14 = 0,26 \text{ kN/m}^2$

Obciążenie obliczeniowe $w_o = 1,50 \times 0,26 \text{ kN/m}^2 = \mathbf{0,38 \text{ kN/m}^2}$

2.1.2. Pole G

Współczynnik ciśnienia zewnętrznego: $c_{pe,G} = 0,7$

Obciążenie charakterystyczne $w_k = q_p(z_e) \times c_{pe,G} - q_p(z_i) \times c_{pi} = 0,45 \text{ kN/m}^2 \times 0,7 - 0,45 \text{ kN/m}^2 \times 0,14 = 0,26 \text{ kN/m}^2$

Obciążenie obliczeniowe $w_o = 1,50 \times 0,26 \text{ kN/m}^2 = \mathbf{0,38 \text{ kN/m}^2}$

2.1.3. Pole H

Współczynnik ciśnienia zewnętrznego: $c_{pe,H} = 0,66$

Obciążenie charakterystyczne $w_k = q_p(z_e) \times c_{pe,H} - q_p(z_i) \times c_{pi} = 0,45 \text{ kN/m}^2 \times 0,66 - 0,45 \text{ kN/m}^2 \times 0,14 = 0,24 \text{ kN/m}^2$

Obciążenie obliczeniowe $w_o = 1,50 \times 0,24 \text{ kN/m}^2 = \mathbf{0,36 \text{ kN/m}^2}$

2.2. Dach dwuspadowy ×

Położenie obiektu: strefa 1, wysokość n.p.m. $A = 100 \text{ m}$

$$\Rightarrow v_{b,0} = 22 \text{ m/s}$$

Kierunek wiatru 270°

Kategoria terenu - IV

Wysokości: minimalna $z_{\min} = 10 \text{ m}$, maksymalna $z_{\max} = 500 \text{ m}$, wymiar chropowatości $z_0 = 1 \text{ m}$

Wysokość odniesienia nad gruntem: $z_{e0} = h = 5,00 \text{ m} = 5,00 \text{ m}$

Wysokość odniesienia: $z_e = z_{\min} = 10 \text{ m} = 10,00 \text{ m}$

Bazowa prędkość wiatru: $v_b = C_{dir} \times C_{season} \times v_{b,0} = 1,00 \times 1,0 \times 22 \text{ m/s} = 22 \text{ m/s}$

Wsp. chropowatości: $c_r(z_e) = 0,60 \times (z_e / 10)^{0,24} = 0,60 \times (10,00 / 10)^{0,24} = 0,60$

Wsp. ekspozycji: $c_e(z_e) = 1,50 \times (z_e / 10)^{0,29} = 1,50 \times (10,00 / 10)^{0,29} = 1,50$

Średnia prędkość wiatru:

$$v_m(z_e) = c_r(z_e) \times c_o(z_e) \times v_b = 0,60 \times 1,00 \times 22 \text{ m/s} = 13,2 \text{ m/s}$$

Bazowe ciśnienie prędkości:

$$q_b = 0,5 \times \rho \times v_b^2 = 0,5 \times 1,25 \text{ kg/m}^3 \times (22 \text{ m/s})^2 = 0,30 \text{ kN/m}^2$$

Szczytowe ciśnienie prędkości:

$$\Rightarrow q_p(z_e) = c_e(z_e) \times q_b = 1,50 \times 0,30 \text{ kN/m}^2 = 0,45 \text{ kN/m}^2$$

Rodzaj elementu: **dach dwuspadowy**

Wymiary budynku:

szerokość (prostopadle do kierunku wiatru): $b = 12,00 \text{ m}$

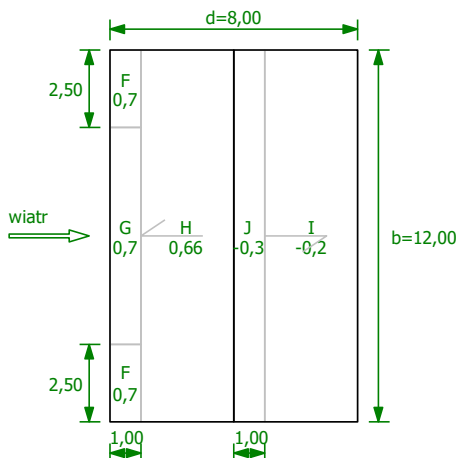
długość (równoległe do kierunku wiatru): $d = 8,00$ m

wysokość: $h = 5,00$ m

nachylenie dachu: $\alpha = 54,00^\circ$

$e = \min(b, 2h) = 10,00$ m

Pole powierzchni przegrody: $A_{ref} > 10\text{m}^2$



Element rozważany: **połączenie zewnętrzne**.

Współczynnik ciśnienia wewnętrznej:

Założono budynek bez ściany dominującej.

Stosunek pola otworów gdzie $c_{pe} \leq 0$ do pola wszystkich otworów w budynku: $\mu = 0,50$

Stosunek wymiarów budynku: $h/d = 0,63$

$\Rightarrow c_{pi} = 0,14$

Poziom odniesienia do obliczenia ciśnienia wewn. wiatru: $z_i = z_{min} = 10\text{m} = 10,00$ m

Wsp. ekspozycji: $c_e(z_i) = 1,50 \times (z_i / 10)^{0,29} = 1,50 \times (10,00 / 10)^{0,29} = 1,50$

Szczytowe ciśnienie prędkości:

$\Rightarrow q_p(z_i) = c_e(z_i) \times q_b = 1,50 \times 0,30\text{kN/m}^2 = 0,45\text{ kN/m}^2$

2.2.1. Pole I

Współczynnik ciśnienia zewnętrznego: $c_{pe,I} = -0,2$

Obciążenie charakterystyczne $w_k = q_p(z_e) \times c_{pe,I} - q_p(z_i) \times c_{pi} = 0,45\text{kN/m}^2 \times -0,2 - 0,45\text{kN/m}^2 \times 0,14 = -0,15\text{ kN/m}^2$

Obciążenie obliczeniowe $w_o = 1,50 \times -0,15\text{ kN/m}^2 = -0,23\text{ kN/m}^2$

2.2.2. Pole J

Współczynnik ciśnienia zewnętrznego: $c_{pe,J} = -0,3$

Obciążenie charakterystyczne $w_k = q_p(z_e) \times c_{pe,J} - q_p(z_i) \times c_{pi} = 0,45\text{kN/m}^2 \times -0,3 - 0,45\text{kN/m}^2 \times 0,14 = -0,20\text{ kN/m}^2$

Obciążenie obliczeniowe $w_o = 1,50 \times -0,20\text{ kN/m}^2 = -0,30\text{ kN/m}^2$

12.3. Obciążenia stałe ściany

L.p.	OBCIĄŻENIA STAŁE	Grubość	Obc.jed.	q_k	γ_f	q_o
	Zestawienie obciążeń :	[m]	[kN/m ³]	[kN/m ²]		[kN/m ²]
1	TYNK C-W	0,020	19,00	0,38	1,35	0,51
2	CEGLA	0,680	18,00	12,24	1,35	16,52
4	TYNK CEM-WAP	0,020	19,00	0,38	1,35	0,51
razem [kN/m ²]		0,72 cm		13,00	1,35	17,55

12.4. Obciążenia stropy -piwnice

PŁYTA CEGLANA						
	wysokość ścianki działowej [m]:	3,50	wsp. wys.	1,32		
L.p.	OBCIĄŻENIE ŚCIANKAMI DZIAŁOWYMI	Grubość	Obc.jed.	q_k	γ_f	q_o
	wyznaczenie ciężaru 1m ² ścianki działowej :	[m]	[kN/m ³]	[kN/m ²]		[kN/m ²]
1	BLOCZEK BETONU KOMÓRKOWEGO	0,080	14,00	1,12	1,10	1,23
2	TYNK GIPSOWY	0,190	0,45	0,09	1,30	0,11
3						
razem [kN/m ²]		0,27 m		1,21	1,11	1,34
L.p.	OBCIĄŻENIA STAŁE	Grubość	Obc.jed.	q_k	γ_f	q_o
	Zestawienie obciążeń :	[m]	[kN/m ³]	[kN/m ²]		[kN/m ²]
1	WARSTWA WYKOŃCZENIOWA	0,022	22,00	0,48	1,35	0,65
2	WYLEWKA BETONOWA	0,040	24,00	0,96	1,35	1,30
3	STYROPIAN	0,040	1,20	0,05	1,35	0,06
5	PŁYTA CEGLANA	0,120	19,00	2,28	1,35	3,08
6	TYK CEM-WAP	0,015	19,00	0,29	1,35	0,38
razem [kN/m ²]		0,24 m		4,06	1,35	5,48
L.p.	OBCIĄŻENIA ZMIENNE	q_k	ψ_d	q_{kd}	γ_f	q_o
	ZESTAWIENIE OBCIĄŻEŃ:	[kN/m ²]		[kN/m ²]		[kN/m ²]
1	OBCIĄŻENIE ŚCIANKAMI DZIAŁOWYMI	0,99	1,00	0,99	1,50	1,49
2	OBCIĄŻENIE UŻYTKOWE D2-POW.HANDLOWE	5,00	1,00	5,00	1,50	7,50
razem [kN/m ²]		5,99	1,00	5,99	1,50	8,99
L.p.	OBCIĄŻENIA RAZEM	ψ_d	γ_f	q_{kd}	q_k	q_o
	ZESTAWIENIE OBCIĄŻEŃ:			[kN/m ²]	[kN/m ²]	[kN/m ²]
1	OBCIĄŻENIA STAŁE	1,00	1,35	4,06	4,06	5,48
2	OBCIĄŻENIE ŚCIANKAMI DZIAŁOWYMI	1,00	1,50	0,99	0,99	1,49
	OBCIĄŻENIE UŻYTKOWE	1,00	1,50	5,00	5,00	7,50
współczynnik obciążenia wynikowy:			1,44			
obciążenie charakterystyczne długotrwałe [kN/m ²]:				10,05		
obciążenie charakterystyczne [kN/m ²]:					10,05	
obciążenie obliczeniowe [kN/m ²]:						14,46
obciążenie charakterystyczne ponad ciężar własny stropu [kN/m ²]:						7,77
obciążenie obliczeniowe ponad ciężar własny stropu [kN/m ²]:						11,38
obciążenie charakterystyczne stałe ponad ciężar własny stropu [kN/m ²]:						1,78
obciążenie obliczeniowe stałe ponad ciężar własny stropu [kN/m ²]:						2,40
współczynnik obciążenia wynikowy dla obciążenia stałego:						1,35

12.5. Obciążenia stropy -parter piętro

	wysokość ścianki działowej [m]:	3,50	wsp. wys.	1,32		
L.p.	OBCIĄŻENIE ŚCIANKAMI DZIAŁOWYMI	Grubość	Obc.jed.	q_k	γ_f	q_o
	wyznaczenie ciężaru $1m^2$ ścianki działowej :	[m]	[kN/m^3]	[kN/m^2]		[kN/m^2]
1	BLOCEK BETONU KOMÓRKOWEGO	0,080	14,00	1,12	1,10	1,23
2	TYNK GIPSOWY	0,190	0,45	0,09	1,30	0,11
3						
	razem [kN/m^2]	0,27 m		1,21	1,11	1,34
L.p.	OBCIĄŻENIA STAŁE	Grubość	Obc.jed.	q_k	γ_f	q_o
	Zestawienie obciążeń :	[m]	[kN/m^3]	[kN/m^2]		[kN/m^2]
1	WARSTWA WYKOŃCZENIOWA	0,022	22,00	0,48	1,35	0,65
2	WYLEWKA BETONOWA	0,040	24,00	0,96	1,35	1,30
3	STYROPIAN	0,040	1,20	0,05	1,35	0,06
5	PŁYTA ŻELBETOWA	0,100	25,00	2,50	1,35	3,38
6	TYK CEM-WAP	0,015	19,00	0,29	1,35	0,38
	razem [kN/m^2]	0,22 m		4,28	1,35	5,77
L.p.	OBCIĄŻENIA ZMIENNE	q_k	ψ_d	q_{kd}	γ_f	q_o
	ZESTAWIENIE OBCIĄŻEŃ:	[kN/m^2]		[kN/m^2]		[kN/m^2]
1	OBCIĄŻENIE ŚCIANKAMI DZIAŁOWYMI	0,99	1,00	0,99	1,50	1,49
2	OBCIĄŻENIE UŻYTKOWE D2-POW.HANDLOWE	5,00	1,00	5,00	1,50	7,50
	razem [kN/m^2]	5,99	1,00	5,99	1,50	8,99
L.p.	OBCIĄŻENIA RAZEM	ψ_d	γ_f	q_{kd}	q_k	q_o
	ZESTAWIENIE OBCIĄŻEŃ:			[kN/m^2]	[kN/m^2]	[kN/m^2]
1	OBCIĄŻENIA STAŁE	1,00	1,35	4,28	4,28	5,77
2	OBCIĄŻENIE ŚCIANKAMI DZIAŁOWYMI	1,00	1,50	0,99	0,99	1,49
	OBCIĄŻENIE UŻYTKOWE	1,00	1,50	5,00	5,00	7,50
	współczynnik obciążenia wynikowy:	1,44				
	obciążenie charakterystyczne długotrwałe [kN/m^2]:			10,27		
	obciążenie charakterystyczne [kN/m^2]:				10,27	
	obciążenie obliczeniowe [kN/m^2]:					14,76
	obciążenie charakterystyczne ponad ciężar własny stropu [kN/m^2]:					7,77
	obciążenie obliczeniowe ponad ciężar własny stropu [kN/m^2]:					11,38
	obciążenie charakterystyczne stałe ponad ciężar własny stropu [kN/m^2]:					1,78
	obciążenie obliczeniowe stałe ponad ciężar własny stropu [kN/m^2]:					2,40
	współczynnik obciążenia wynikowy dla obciążenia stałego:					1,35

13. OBLICZENIA STATYCZNE

13.1. Fundamenty

FUNDAMENTY

poziom posadowienia fundamentów -0,65 do -2 TBS-Willowa

Rodzaj obciążenia	Ciężar jednostkowy		Ilość elementów	Wysokość rozpiętość	Ciężar ogólny
	[kN/m ²]	[kN]		[m]	[kN/mb]

Ława 1					
- ciężar dachu	3,00		1	0,40	1,20
- ściana zewnętrzna poddasza	17,55		1	3,70	64,94
- strop 1	14,76		1	2,94	43,39
- ściana zewnętrzna 1	17,55		1	4,34	76,17
- strop 0	14,76		1	2,94	43,39
- ściana zewnętrzna 0	17,55		1	3,60	63,18
- strop P	14,76		1	2,94	43,39
- ściana zewnętrzna piwnic	17,55		1	4,00	70,20
- ława fundamentowa (h=40 cm)	10,56		1	1,40	14,78
RAZEM				[kN/mb]	420,65
Szerokość ławy				[cm]	140
Qr [kPa] = 300					
szerokość ściany [cm] = 74				PRZYJĘTO	140

Ława 2					
- ciężar dachu	3,00		1	4,60	13,80
- ściana poddasza	17,55		1	0,80	14,04
- strop 1	14,76		1	0,60	8,86
- ściana 1	17,55		1	4,34	76,17
- strop 0	14,76		1	0,60	8,86
- ściana 0	17,55		1	3,60	63,18
- strop P	14,76		1	0,60	8,86
- ściana piwnic	17,55		1	4,00	70,20
- ława fundamentowa (h=40 cm)	10,56		1	1,10	11,62
RAZEM				[kN/mb]	275,57
Szerokość ławy				[cm]	92
Qr [kPa] = 300					
szerokość ściany [cm] = 74				PRZYJĘTO	110

Ława 3					
- ciężar dachu	3,00		1	2,50	7,50
- ściana poddasza	17,55		1	3,70	64,94
- strop 1	14,76		1	3,40	50,18
- ściana 1	17,55		1	4,34	76,17
- strop 0	14,76		1	3,40	50,18
- ściana 0	17,55		1	3,60	63,18
- strop P	14,76		1	3,40	50,18
- ściana piwnic	17,55		1	4,00	70,20
- ława fundamentowa (h=40 cm)	10,56		1	1,50	15,84
RAZEM				[kN/mb]	448,37
Szerokość ławy				[cm]	149
Qr [kPa] = 300					
szerokość ściany [cm] = 74				PRZYJĘTO	150

Ława 4					
- ciężar dachu	3,00		1	6,00	18,00
- ściana poddasza	17,55		1	3,70	64,94
- strop 1	14,76		1	4,70	69,37
- ściana 1	17,55		1	4,34	76,17
- strop 0	14,76		1	3,00	44,28
- ściana 0	17,55		1	3,60	63,18
- strop P	14,76		1	3,00	44,28
- ściana piwnic	17,55		1	4,00	70,20
- ława fundamentowa (h=40 cm)	10,56		1	1,60	16,90
RAZEM				[kN/mb]	467,31
Szerokość ławy				[cm]	156
Qr [kPa] = 300					
szerokość ściany [cm] = 74				PRZYJĘTO	160

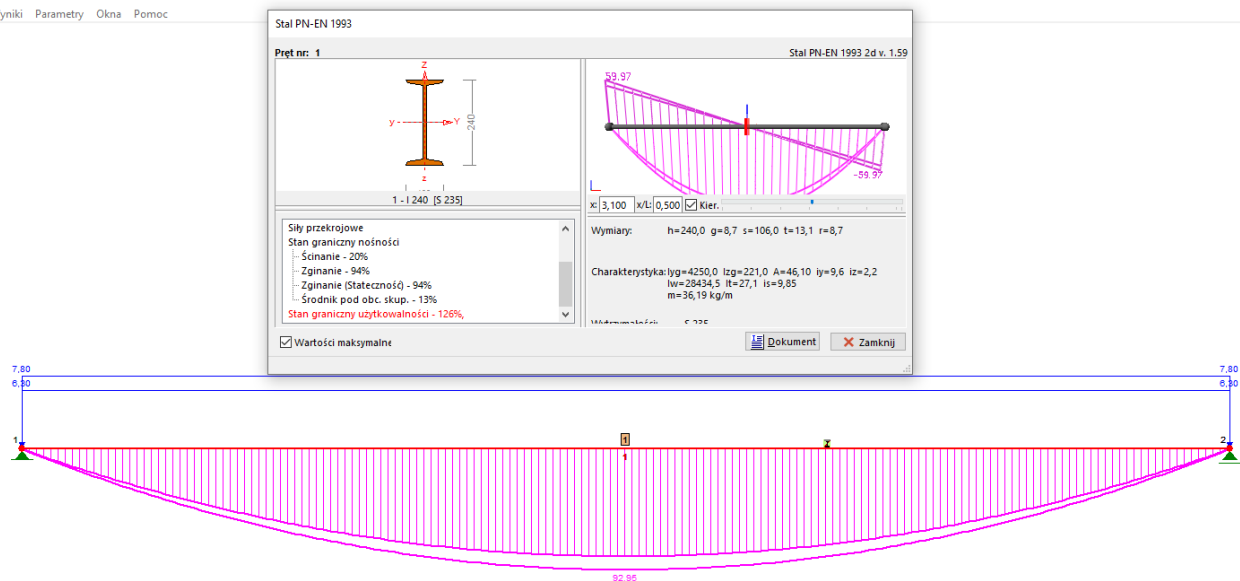
Ława 5					
- strop 0	14,76		1	5,00	73,80
- ściana 0	17,55		1	3,60	63,18
- strop P	14,76		1	3,30	48,71
- ściana piwnic	17,55		1	4,00	70,20
- ława fundamentowa (h=40 cm)	10,56		1	1,00	10,56
RAZEM				[kN/mb]	266,45
Szerokość ławy				[cm]	89
Qr [kPa] = 300					
szerokość ściany [cm] = 74				PRZYJĘTO	100

Ława 6					
- ciężar dachu	3,00		1	7,80	23,40
- ściana poddasza	17,55		1	0,80	14,04
- strop 1	14,76		1	4,70	69,37
- ściana 1	17,55		1	4,34	76,17
- strop 0	14,76		1	2,80	41,33
- ściana 0	17,55		1	3,60	63,18
- strop P	14,76		1	1,10	16,24
- ściana piwnic	17,55		1	4,00	70,20
- reakcja od nadproża	260,00		1	0,67	173,33
- ława fundamentowa (h=40 cm)	10,56		1	1,90	20,06
RAZEM				[kN/mb]	567,32
Szerokość ławy				[cm]	189
Qr [kPa] = 300					
szerokość ściany [cm] = 74				PRZYJĘTO	190

13.2. Istniejąca belka piwnicy

lowy]-[BELKA PIWNICY] - [Stal wg PN-EN 1993]

bciążenia Wyniki Parametry Okna Pomoc



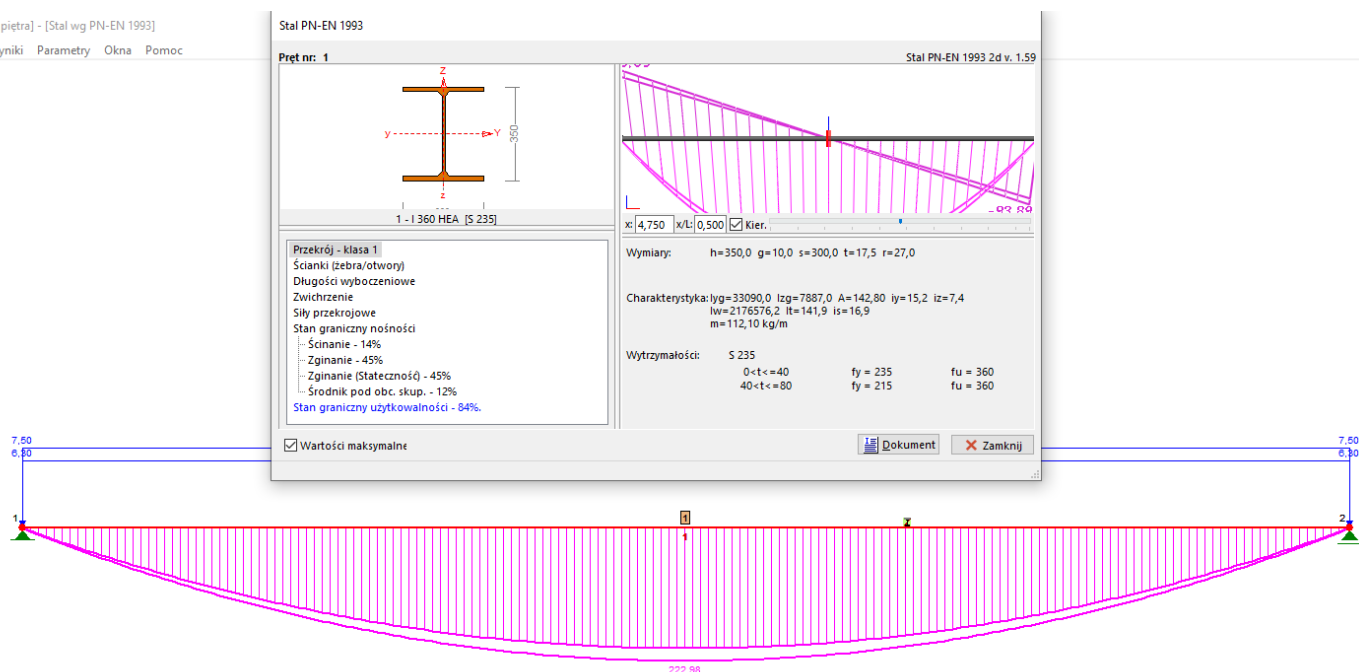
Istniejące belki nie są w stanie spełnić warunków. Stanów granicznych użytkowania. Należy je wzmocnić

Istniejącą belkę należy wzmocnić poprzez dospawanie ½ dwuteownik 100

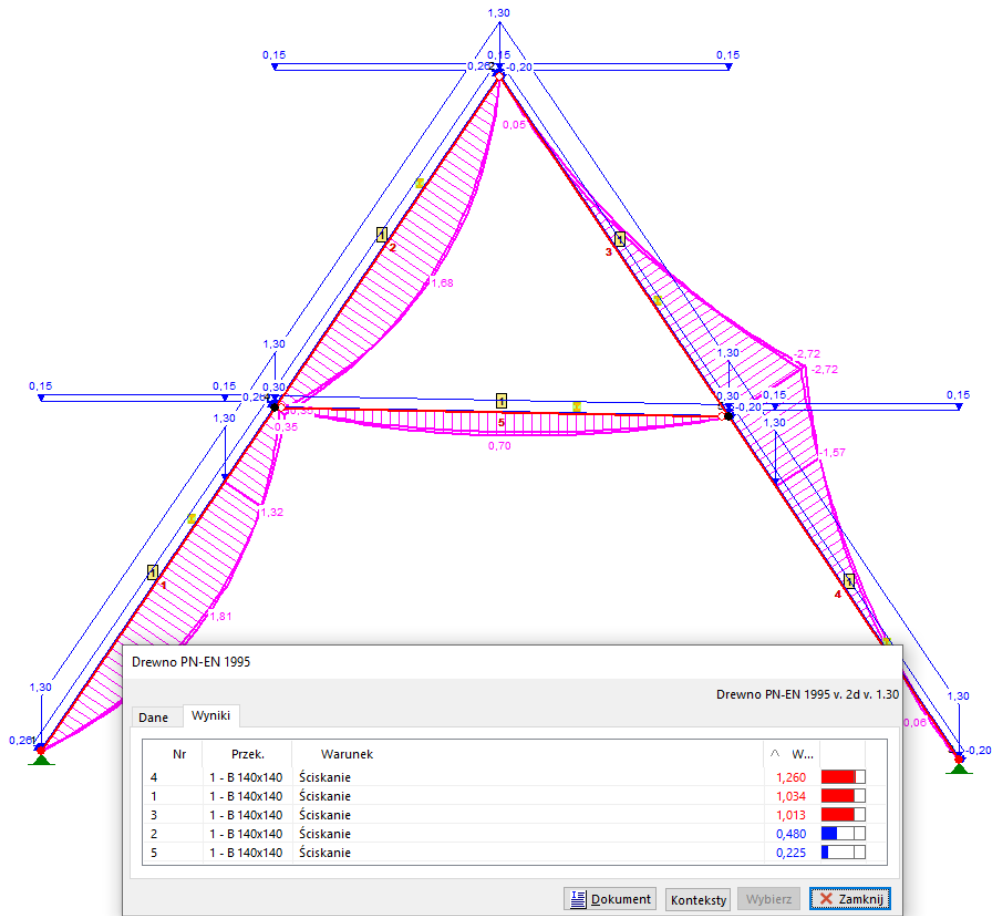
13.3. Belka 1 piętra

Belka 1 piętra] - [Stal wg PN-EN 1993]

Wyniki Parametry Okna Pomoc

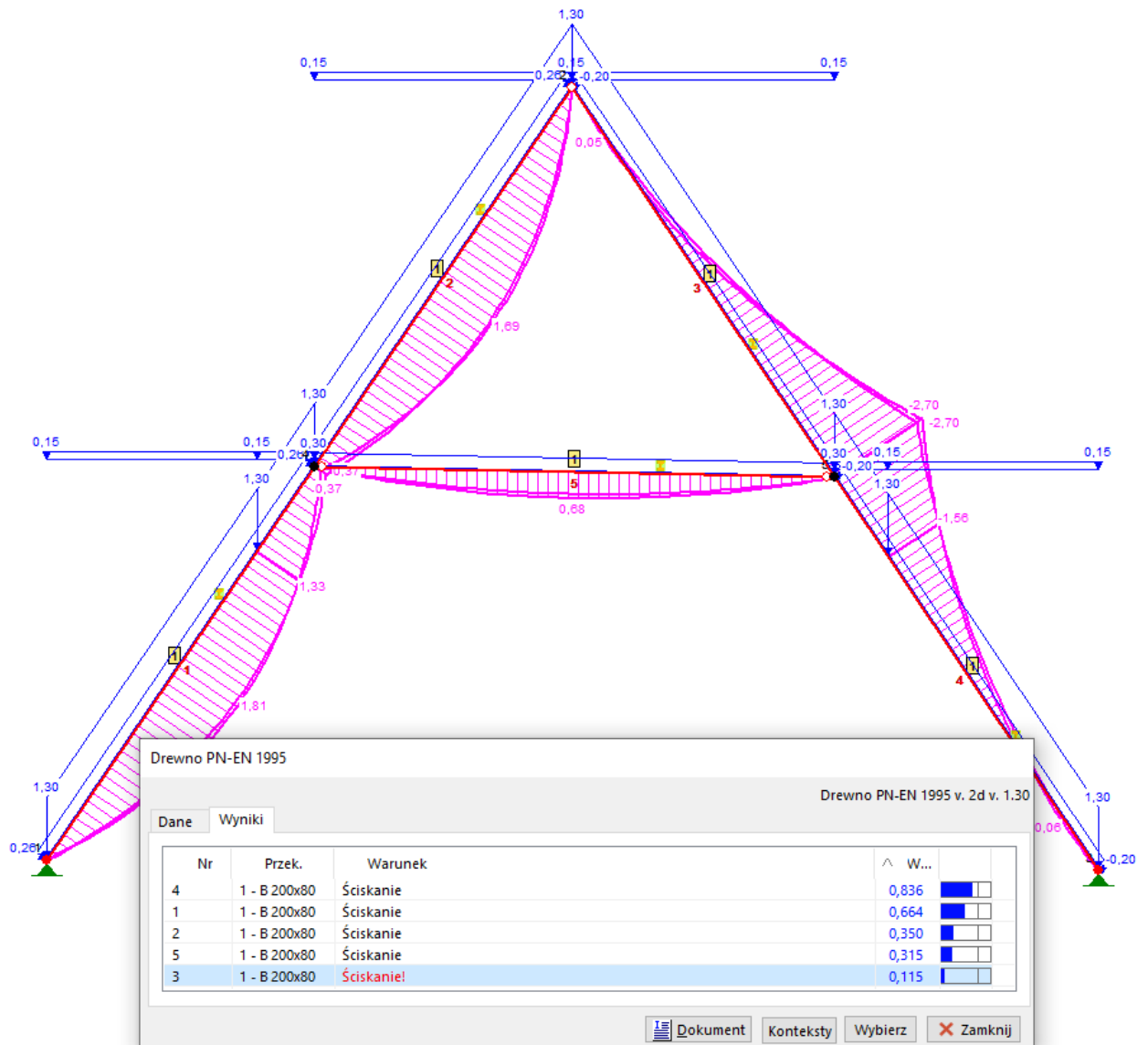


13.4. Istniejąca konstrukcja dachu



Istniejąca konstrukcja nie spełnia warunków nośności

13.5. Nowoprojektowana konstrukcja dachu



Zaprojektowano krokwie 20x8 z drewna klasy C24

14. SPIS RYSUNKÓW

NR	TYTUŁ RYSUNKU	SKALA
001	RZUT FUNDAMENTÓW	1:100
002	RZUT PIWNIC	1:100
003	RZUT PARTERU	1:100
004	RZUT 1PIĘTRA	1:100
005	RZUT PODDASZA Z WIĘŻBĄ DACHOWĄ	1:100
010	WIENIEC D.W.01	1:25
011	ŁAWA ŁF.1	1:25
011	ŁAWA ŁF.1	1:25
012	ŁAWA ŁF.2	1:25
013	ŁAWA ŁF.3	1:25
014	ŁAWA ŁF.4	1:25
015	ŁAWA ŁF.5	1:25
016	ŁAWA ŁF.6	1:25
017	SŁUP O.S.01	1:25
018	NADPROŻE O.B.01	

PROJEKTANT

NR UPRAWNIEŃ

PODPIS

mgr inż. Tomasz Banaszek

LUB/0106/PWOK/08

SPRAWDZIŁ

NR UPRAWNIEŃ

PODPIS

mgr inż. Tomasz Nicer

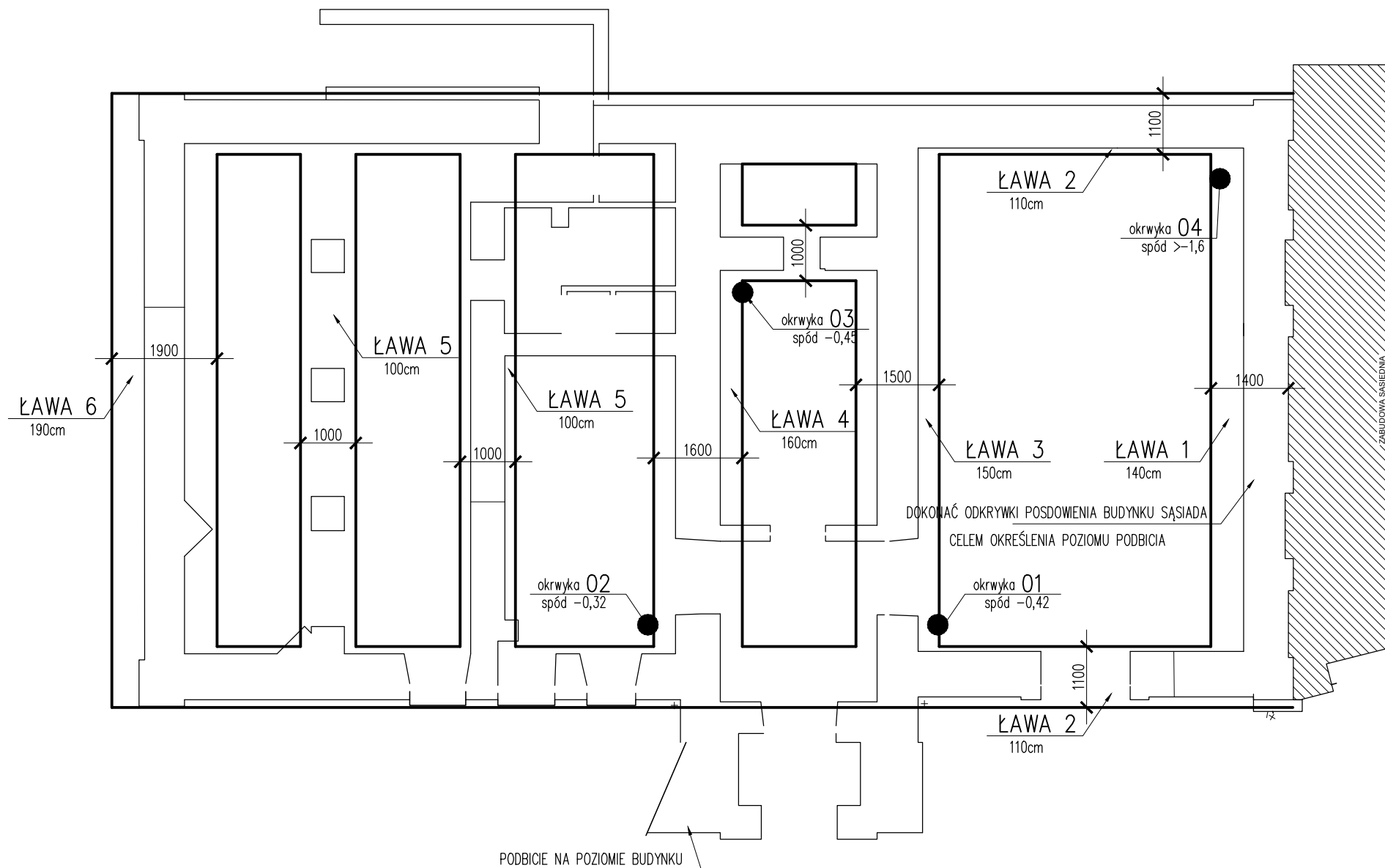
LUB/0107/PWOK/08



UWAGI:

- PODBICE WYKONAĆ W/G TECHNOLOGII OPISU
- IZOLACJE W/G ARCHITEKTURY.
- PRZY PODBIJANIU ŚCIANY NA STYKU Z BUDYNKIEM SĄSIEDNIM NALEŻY POTWIERDZIĆ POZIOM POSADOWIENIA BUDYNKU SĄSIEDNIEGO TAK ABY NIE PODKOPYWAĆ BUDYNKU SĄSIADA. EWENTUALNIE DOKONAĆ PODBICIA DWÓCH ŚCIAN UZYSKUJĄC ZGODĘ SĄSIADA.
- PRZED BETONOWANIEM FUNDAMENTÓW WYKONAĆ INSTALACJĘ ODGROMOWĄ, UZIEMIAJĄCĄ ORAZ PRZEJŚCIA INSTALACJI WEDŁUG PROJEKTÓW BRANŻOWYCH
- USKOKI ŁAW WYKONAĆ W/G DETALI PO ROZPOZNANIU NAJNIŻSZEGO PUNKTU POSADOWIENIA

1. Rozbieżności z projektami branżowymi skonsultować z uprawnionymi projektantami.
2. Przy wykonywaniu robót budowlanych należy stosować wyroby budowlane dopuszczone do obrotu i powszechnego stosowania w budownictwie. Stosowane wyroby budowlane należy wbudować, transportować, składować zgodnie z zaleceniami producenta oraz zgodnie z niniejszym projektem.
3. Zakres wykonania i obowiązki przy robotach budowlanych zgodnie ze sztuką budowlaną wg Warunków Technicznych Wykonania i Odbioru Robót Budowlano – Montażowych.
4. Przed przystąpieniem do realizacji wykonawca zobowiązany jest do sporządzenia projektu organizacji robót. W projekcie należy uwzględnić zachowanie stateczności konstrukcji na każdym etapie jej realizacji.
5. Nieprzestrzeganie właściwej technologii może doprowadzić do uszkodzenia konstrukcji.



KLASY EKSPOZYCJI:

Fundamenty (elementy stykające się z gruntem):
Ściany, słupy, belki, stropy w garażach:
Ściany, słupy, belki, stropy w mieszkaniach:
Konstrukcje zewnętrzne narażone na opady:
Konstrukcje zewnętrzne osłonięte przed deszczem na:
Mury oporowe i nieocieplone balustrady żelbetowe

XC2
XC3
XC1
XC2
XC3
XC4, XF1

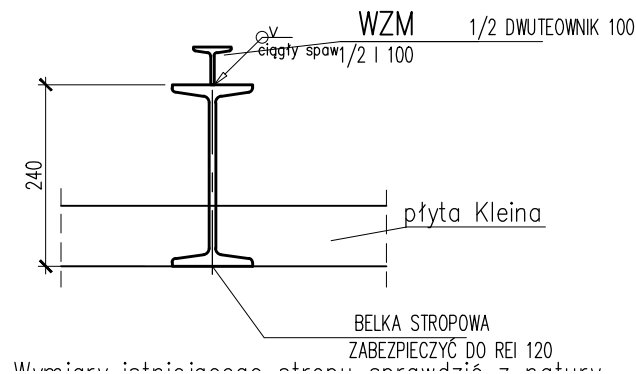
BETON C25/30(B30)–W/G DETALI WYKONAWCZYCH

(#)–B500SP–KLASA C–EPSTAL
(Ø6)–B500A–KLASA A

RYSUNKI WYKONANE PRZY UŻYCIU AUTOCAD'A 2012 SerialNo: 360–51893989

Nazwa i adres inwestycji		
REMONT I PRZEBUDOWA BUDYNKU DOMU LUDOWEGO W NAŁĘCZOWIE ul. Lipowa 43, 24–150 Nałęczów NR 354; 368; 369/1 obręb 0001 MIASTO NAŁĘCZÓW; jedn. ewid. 061408_4 KATEGORIA OBIEKTU BUDOWLANEGO – IX, XIV, XVI, XVII		
Inwestor		
ARCHIDIECZJA LUBELSKA ul. Prymasa Stefana Wyszyńskiego 2, 20–950 Lublin		
Rodzaj opracowania		
PROJEKT TECHNICZNO–WYKONAWCZY		
PROJEKTANT		
UPRAWNIENIA DO PROJEKTOWANIA I KIEROWANIA ROBOTAMI BUDOWALNYMI BEZ OGRANICZEŃ W SPECJALNOŚCI KONSTRUKCYJNO–BUDOWLANEJ		
Tytuł, imię i nazwisko:	Nr upraw.:	Podpis:
mgr inż. T. BANASZEK	LUB/0106/PWOK/08	
SPRAWDZAJĄCY		
UPRAWNIENIA DO PROJEKTOWANIA I KIEROWANIA ROBOTAMI BUDOWALNYMI BEZ OGRANICZEŃ W SPECJALNOŚCI KONSTRUKCYJNO–BUDOWLANEJ		
Tytuł, imię i nazwisko:	Nr upraw.:	Podpis:
mgr inż. T. NICER	LUB/0107/PWOK/08	
Tytuł rysunku :		
RZUT FUNDAMENTÓW		
DATA:	LIPIEC 2024	Nr rysunku : 001
SKALA:	1:100	

SZCZEGÓŁ "A"
WZMOCNIENIE BELKI STROPOWEJ
skala 1:10



WYTYCZNE DO PRAC PRZY WZMOCNIENIU STROPU:

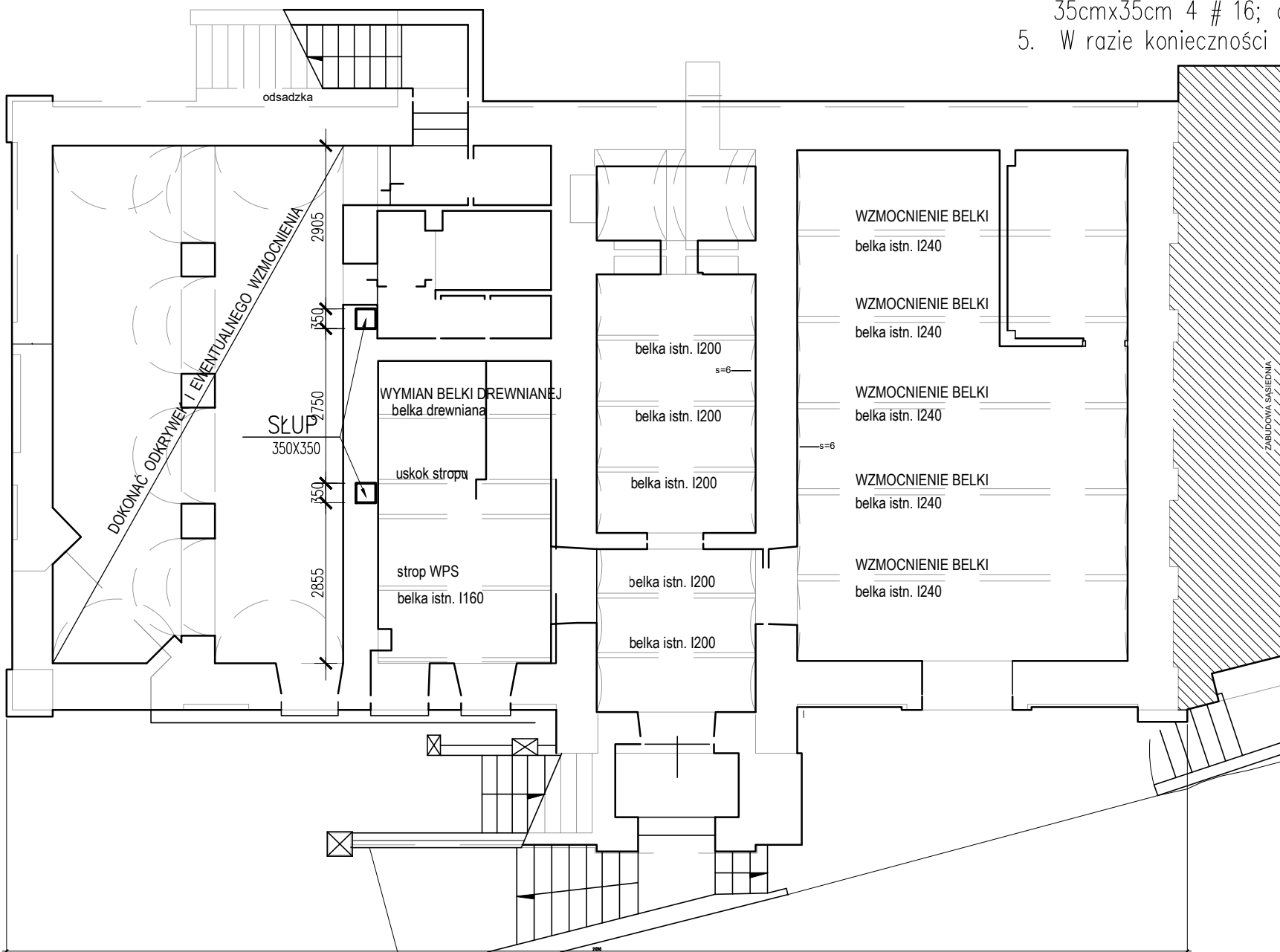
1. Zdemontować warstwy podłogowe.
2. Zainwetaryzować wszystkie belki stropowe
3. Określić warstwy posadzkowe tak aby ustalić wierzchni poziom posadzki
4. Powiadomić projektanta celem dokonai korekty wzmocnienia.
5. Zabezpieczyć systemowo półki kształtoników do wymaganej odporności ogniowej.

WYTYCZNE DO PRAC PRZY WZMOCNIENIU SŁUPÓW:

1. Zdemontować okładziny ścienne
2. Powiadomić projektanta.
3. Sprawdzić stan ściany w określonych miejscach.
4. Okrelić czy będzie konieczność wykonania słupów ukrytych w ścianie 35cmx35cm 4 # 16; czy wykonać podwalinę pod nowoprojektowanymi parteru.
5. W razie konieczności posadzić w ławie fundamentowej startery słupa

UWGA:

1. Rozbieżności z projektami branżowymi skonsultować z uprawnionymi projektantami.
2. Przy wykonywaniu robót budowlanych należy stosować wyroby budowlane dopuszczone do obrotu i powszechnego stosowania w budownictwie. Stosowane wyroby budowlane należy wbudować, transportować, składować zgodnie z zaleceniami producenta oraz zgodnie z niniejszym projektem.
3. Zakres wykonania i obowiązki przy robotach budowlanych zgodnie ze sztuką budowlaną wg Warunków Technicznych Wykonania i Odbioru Robót Budowlano – Montażowych.
4. Przed przystąpieniem do realizacji wykonawca zobowiązany jest do sporządzenia projektu organizacji robót. W projekcie należy uwzględnić zachowanie stateczności konstrukcji na każdym etapie jej realizacji.
5. Nieprzestrzeganie właściwej technologii może doprowadzić do uszkodzenia konstrukcji.



KLASY EKSPOZYCJI:

Fundamenty (elementy stykające się z gruntem):
Ściany, słupy, belki, stropy w mieszkaniach:
Konstrukcje zewnętrzne narażone na opady:
Konstrukcje zewnętrzne osłonięte przed deszczem:
Mury oporowe i nieocieplone balustrady żelbetowe:

XC2
XC1
XC2
XC3
XC4, XF1

BETON C25/30(B30)-W/G DETALI WYKONAWCZYCH

(#)-B500SP-KLASA C-EPSTAL

(ø6)-B500A-KLASA A

- ZABRANIA SIĘ WYKONYWANIA BRUZZ POZIOMYCH I UKOŚNYCH
W ŚCIANACH NOSNYCH

RYСУNKI WYKONANE PRZY UŻYCIU AUTOCAD'A 2012 SerialNo: 360-51893989

Nazwa i adres inwestycji		
REMONT I PRZEBUDOWA BUDYNKU DOMU LUDOWEGO W NAŁĘCZOWIE ul. Lipowa 43, 24-150 Nałęczów NR 354; 368; 369/1 obręb 0001 MIASTO NAŁĘCZÓW; jedn. ewid. 061408_4 KATEGORIA OBIEKTU BUDOWLANEGO – IX, XIV, XVI, XVII		
Inwestor		
ARCHIDIECZJA LUBELSKA ul. Prymasa Stefana Wyszyńskiego 2, 20-950 Lublin		
Rodzaj opracowania		
PROJEKT TECHNICZNO–WYKONAWCZY		
PROJEKTANT		
UPRAWNIENIA DO PROJEKTOWANIA I KIEROWANIA ROBOTAMI BUDOWALNYMI BEZ OGRANICZEŃ W SPECJALNOŚCI KONSTRUKCYJNO-BUDOWLANEJ		
Tytuł, imię i nazwisko:	Nr upraw.:	Podpis:
mgr inż. T. BANASZEK	LUB/0106/PWOK/08	
SPRAWDZAJĄCY		
UPRAWNIENIA DO PROJEKTOWANIA I KIEROWANIA ROBOTAMI BUDOWALNYMI BEZ OGRANICZEŃ W SPECJALNOŚCI KONSTRUKCYJNO-BUDOWLANEJ		
Tytuł, imię i nazwisko:	Nr upraw.:	Podpis:
mgr inż. T. NICER	LUB/0107/PWOK/08	

Tytuł rysunku :

RZUT PIWNIC

DATA: LIPIEC 2024
SKALA: 1:100

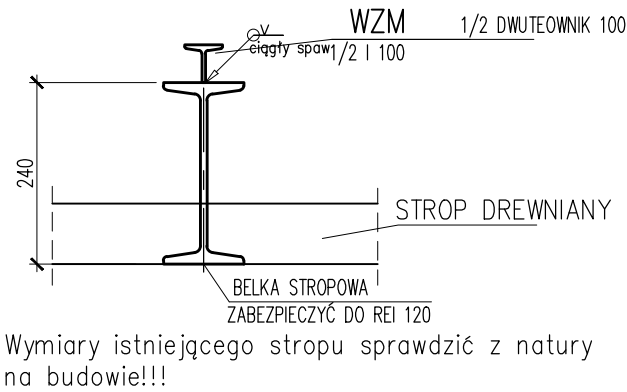
Nr rysunku :

002

SZCZEGÓŁ "A"

WZMOCNIENIE BELKI STROPOWEJ

skala 1:10



WYTYCZNE DO PRAC PRZY WZMOCNIENIU STROPU:

1. Zdemontować warstwy podłogowe.
2. Zainwetaryzować wszystkie belki stropowe
3. Określić warstwy posadzkowe tak aby ustalić wierzchni poziom posadzki
4. Powiadomić projektanta celem dokonai korekty wzmocnienia.
5. Zabezpieczyć systemowo półki kształtoników do wymaganej odporności ogniowej.

WYTYCZNE DO PRAC PRZY WYKONANIU WYBURZENIA I NOWEJ BELKI

1. Wykonac zalecenia przedsatwione dla kondygnacji piwnic.
2. Sprawdzić i odłączyć isntalacje znajdujące się w planowanej do wyburzenia ścianie.
3. Okrelić czy będzie konieczność wykonania słupów ukrytych w ścianie 35cmx35cm 4 # 16; czy wykonać podwalinę pod nowoprojektowanymi parteru.
4. W razie konieczności osadzić w ławie fundamentowej startery słupa

UWGA:

1. Rozbieżności z projektami branżowymi skonsultować z uprawnionymi projektantami.
2. Przy wykonywaniu robót budowlanych należy stosować wyroby budowlane dopuszczone do obrotu i powszechnego stosowania w budownictwie. Stosowane wyroby budowlane należy wbudować, transportować, składować zgodnie z zaleceniami producenta oraz zgodnie z niniejszym projektem.
3. Zakres wykonania i obowiązki przy robotach budowlanych zgodnie ze sztuką budowlaną wg Warunków Technicznych Wykonania i Odbioru Robót Budowlano – Montażowych.
4. Przed przystąpieniem do realizacji wykonawca zobowiązany jest do sporządzenia projektu organizacji robót. W projekcie należy uwzględnić zachowanie stateczności konstrukcji na każdym etapie jej realizacji.
5. Nieprzestrzeganie właściwej technologii może doprowadzić do uszkodzenia konstrukcji.

RYSUNEK WYKONANY PRZY UŻYCIU AUTOCAD'A 2012 SerialNo: 360-51893989

Nazwa i adres inwestycji		
REMONT I PRZEBUDOWA BUDYNKU DOMU LUDOWEGO W NAŁĘCZOWIE ul. Lipowa 43, 24–150 Nałęczów		
NR 354; 368; 369/1 obręb 0001 MIASTO NAŁĘCZÓW; jedn. ewid. 061408_4 KATEGORIA OBIEKTU BUDOWLANEGO – IX, XIV, XVI, XVII		
Inwestor	ARCHIDIECZJA LUBELSKA ul. Prymasa Stefana Wyszyńskiego 2, 20–950 Lublin	
Rodzaj opracowania	PROJEKT TECHNICZNO–WYKONAWCZY	
PROJEKTANT		
UPRAWNIENIA DO PROJEKTOWANIA I KIEROWANIA ROBOTAMI BUDOWALNYMI BEZ OGRANICZEŃ W SPECJALNOŚCI KONSTRUKCYJNO–BUDOWLANEJ		
Tytuł, imię i nazwisko:	Nr upraw.:	Podpis:
mgr inż. T. BANASZEK	LUB/0106/PWOK/08	
SPRAWDZAJĄCY		
UPRAWNIENIA DO PROJEKTOWANIA I KIEROWANIA ROBOTAMI BUDOWALNYMI BEZ OGRANICZEŃ W SPECJALNOŚCI KONSTRUKCYJNO–BUDOWLANEJ		
Tytuł, imię i nazwisko:	Nr upraw.:	Podpis:
mgr inż. T. NICER	LUB/0107/PWOK/08	

Tytuł rysunku :		
RZUT PARTERU		
DATA:	LIPIEC 2024	Nr rysunku :
SKALA:	1:100	003

KLASY EKSPOZYCJI:

Fundamenty (elementy stykające się z gruntem):

Ściany, słupy, belki, stropy w mieszkaniach:

Konstrukcje zewnętrzne narażone na opady:

Konstrukcje zewnętrzne osłonięte przed deszczem:

Mury oporowe i nieocieplone balustrady żelbetowe:

XC2

XC1

XC2

XC3

XC4, XF1

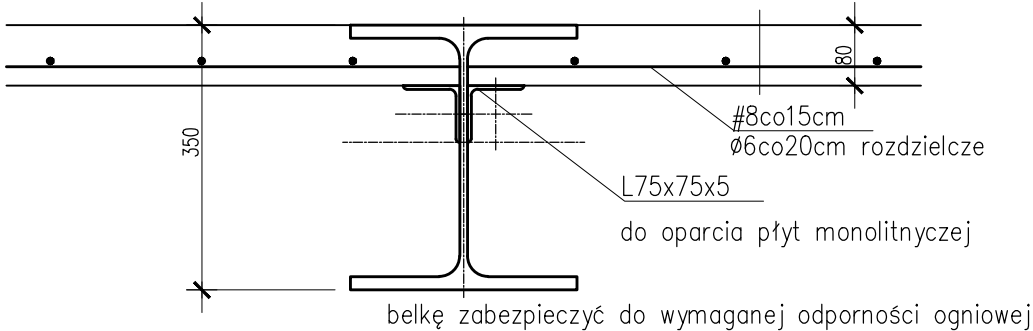
BETON C25/30(B30)-W/G DETALI WYKONAWCZYCH

(#)-B500SP-KLASA C-EPSTAL

(ø6)-B500A-KLASA A

- ZABRANIA SIĘ WYKONYWANIA BRUZZ POZIOMYCH I UKOŚNYCH
W ŚCIANACH NOSNYCH

SZCZEGÓŁ BELKI STROPOWEJ
skala 1:10

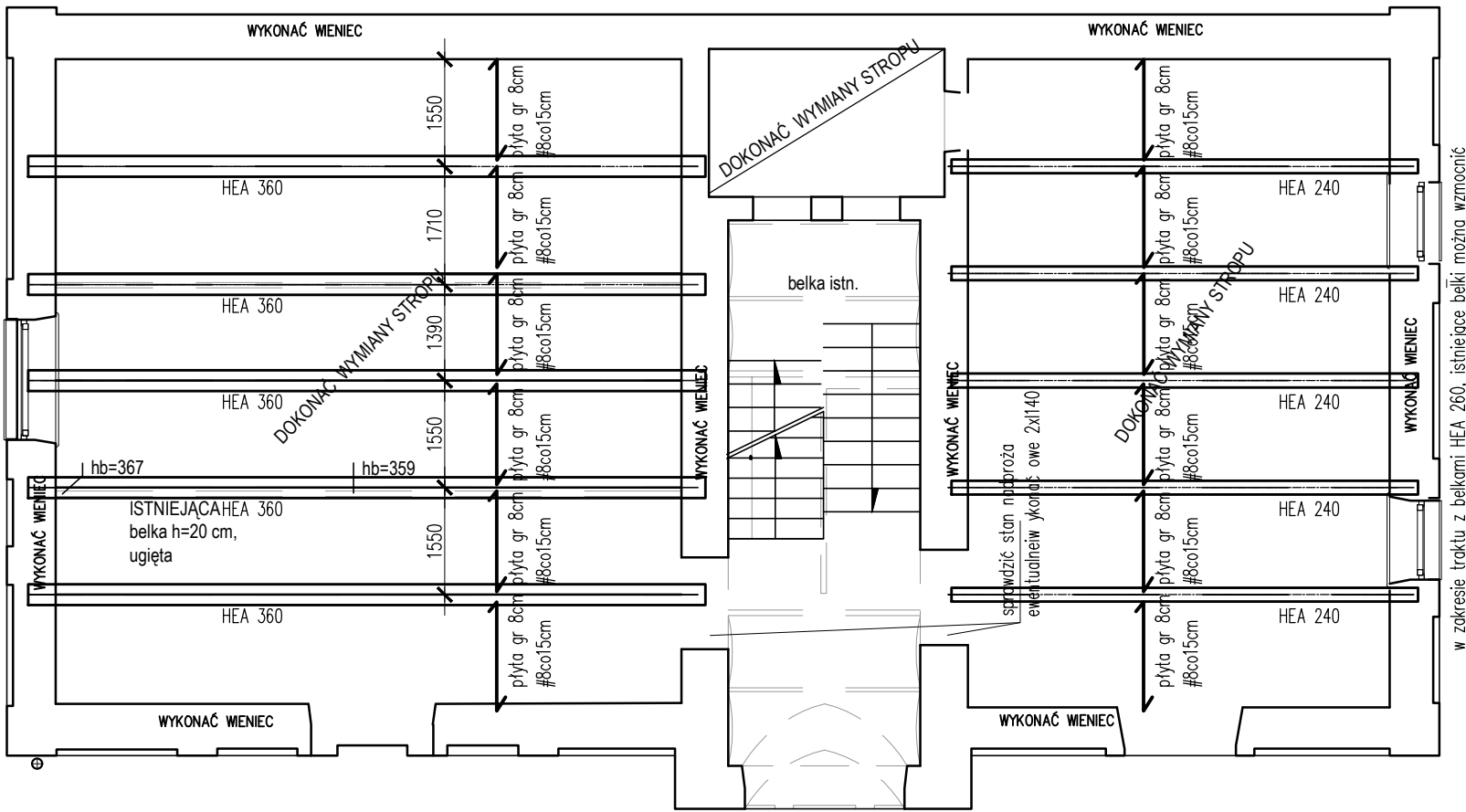


ZE WZGLĘDU NA BRAK MOŻLIWOŚCI PEŁNEJ INWENTARYZACJI WIĘZBY DACHOWEJ
PRZYJĘTE SCHEMATY NALEŻY ZWERYFIKOWAĆ

PRZED PRZYSTĄPIENIEM DO ZAMOWIENIA DREWNA NALEŻY ZDEMONTOWAC POKRYSIE
I WEWNĘTRZNEJ OKŁADZINY CELEM INWENTARYZACJI ISTNIEJĄCEJ KONSTRUKCJI
ORAZ REWIZJI PRZYJĘTYCH ZAŁOŻEŃ
W PRZYPADKU DOCIĄŻENIA WIĘZBĄ ELEMENTÓW STROPOWYCH
NALEŻY ZWERYFIKOWAĆ PRZYJĘTE PROFILE STALOWE STROPU 1-GO PIĘTRA

UWGA:

- Rozbieżności z projektami branżowymi skonsultować z uprawnionymi projektantami.
- Przy wykonywaniu robót budowlanych należy stosować wyroby budowlane dopuszczone do obrotu i powszechnego stosowania w budownictwie. Stosowane wyroby budowlane należy wbudować, transportować, składować zgodnie z zaleceniami producenta oraz zgodnie z niniejszym projektem.
- Zakres wykonania i obowiązki przy robotach budowlanych zgodnie ze sztuką budowlaną wg Warunków Technicznych Wykonania i Odbioru Robót Budowlano – Montażowych.
- Przed przystąpieniem do realizacji wykonawca zobowiązany jest do sporządzenia projektu organizacji robót. W projekcie należy uwzględnić zachowanie stateczności konstrukcji na każdym etapie jej realizacji.
- Nieprzestrzeganie właściwej technologii może doprowadzić do uszkodzenia konstrukcji.



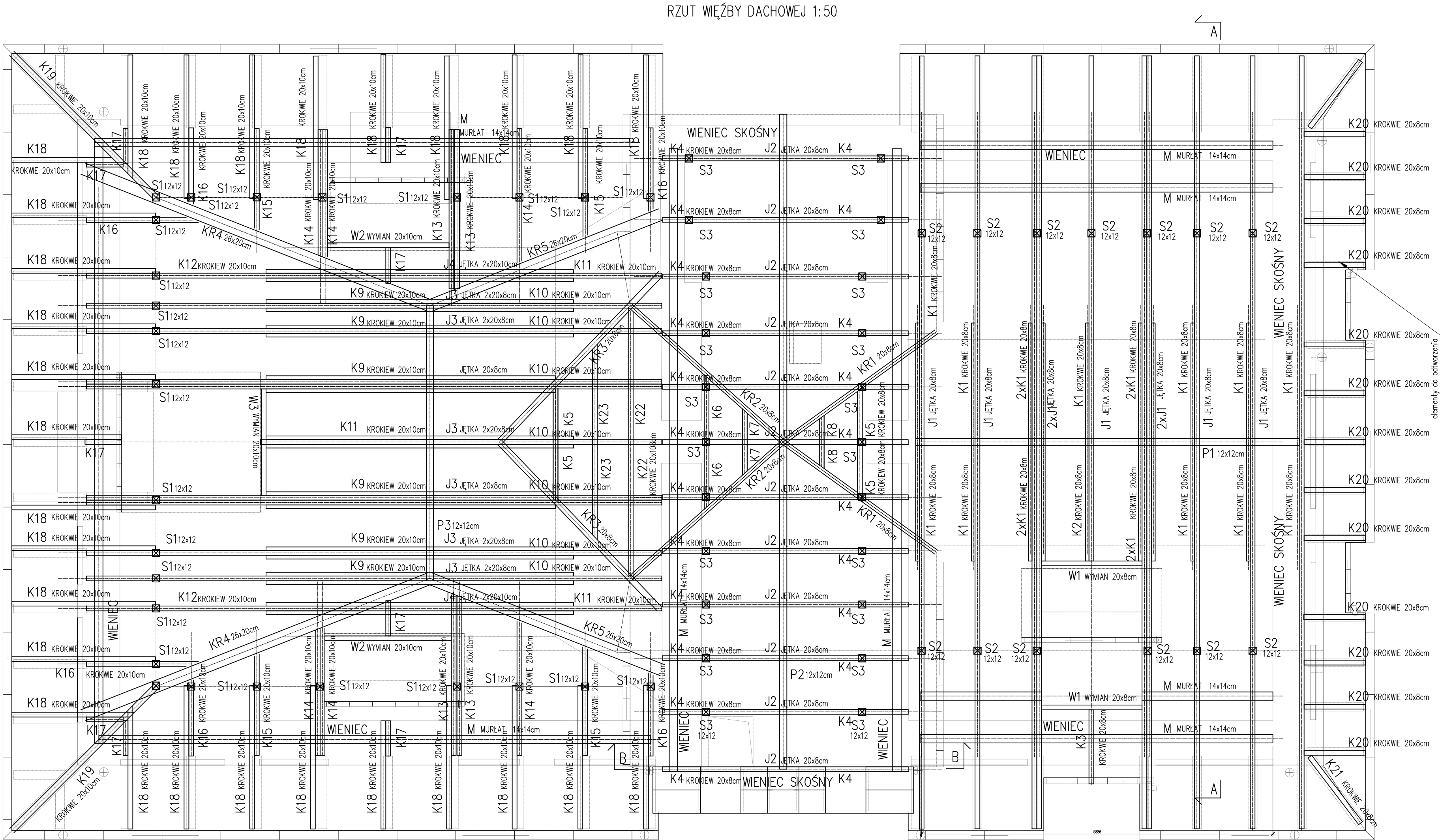
KLASY EKSPOZYCJI:

- Fundamenty (elementy stykające się z gruntem): XC2
Ściany, słupy, belki, stropy w mieszkaniach: XC1
Konstrukcje zewnętrzne narażone na opady: XC2
Konstrukcje zewnętrzne osłonięte przed deszczem: XC3
Mury oporowe i nieocieplone balustrady żelbetowe: XC4, XF1

BETON C25/30(B30)-W/G DETALI WYKONAWCZYCH

- (#)-B500SP-KLASA C-EPSTAL
(ø6)-B500A-KLASA A
- ZABRANIA SIĘ WYKONYWANIA BRUZD POZIOMYCH I UKOŚNYCH
W ŚCIANACH NOŚNYCH

RYSUNKI WYKONANE PRZY UŻYCIU AUTOCAD'A 2012 SerialNo: 360-51893989		
Nazwa i adres inwestycji REMONT I PRZEBUDOWA BUDYNKU DOMU LUDOWEGO W NAŁĘCZOWIE ul. Lipowa 43, 24-150 Nałęczów NR 354; 368; 369/1 obręb 0001 MIASTO NAŁĘCZÓW; jedn. ewid. 061408_4 KATEGORIA OBIEKTU BUDOWLANEGO - IX, XIV, XVI, XVII		
Inwestor ARCHIDIECZJA LUBELSKA ul. Prymasa Stefana Wyszyńskiego 2, 20-950 Lublin		
Rodzaj opracowania PROJEKT TECHNICZNO-WYKONAWCZY		
PROJEKTANT		
UPRAWNIENIA DO PROJEKTOWANIA I KIEROWANIA ROBOTAMI BUDOWALNYMI BEZ OGRANICZEŃ W SPECJALNOŚCI KONSTRUKCYJNO-BUDOWLANEJ		
Tytuł, imię i nazwisko:	Nr upraw.:	Podpis:
mgr inż. T. BANASZEK	LUB/0106/PWOK/08	
SPRAWDZAJĄCY		
UPRAWNIENIA DO PROJEKTOWANIA I KIEROWANIA ROBOTAMI BUDOWALNYMI BEZ OGRANICZEŃ W SPECJALNOŚCI KONSTRUKCYJNO-BUDOWLANEJ		
Tytuł, imię i nazwisko:	Nr upraw.:	Podpis:
mgr inż. T. NICER	LUB/0107/PWOK/08	
Tytuł rysunku : RZUT 1 PIĘTRA		
DATA:	LIPIEC 2024	Nr rysunku :
SKALA:	1:100	004



UWAGA:

- Rozpatrywać łącznie z projektem architektury. Wszystkie rozbieżności z projektami branżowymi konsultować z uprawnionymi projektantami.
- Rozpatrywać łącznie z projektami branżowymi: wod-kan, instalacjami elektrycznymi. Lokalizację nienaniesionych otworów instalacyjnych określić zgodnie z projektami branżowymi. Przed wykonaniem uzgodnić z projektantem konstrukcji.
- Przy wykonywaniu robót budowlanych należy stosować wyroby budowlane dopuszczone do obrotu i powszechnego stosowania w budownictwie. Stosowane wyroby budowlane należy wbudować, transportować, składować zgodnie z zaleceniami producenta oraz zgodnie z niniejszym projektem.
- Zakres wykonania i obowiązki przy robotach budowlanych zgodnie ze sztuką budowlaną wg Warunków Technicznych Wykonania i Odbioru Robót Budowlano – Montażowych.
- Przed przystąpieniem do realizacji wykonawca zobowiązany jest do sporządzenia projektu organizacji robót. W projekcie należy uwzględnić zachowanie stateczności konstrukcji na każdym etapie jej realizacji.
- Nieprzestrzeganie właściwej technologii może doprowadzić do uszkodzenia konstrukcji.
- Podczas prac wykonawczych wszystkie krawędzie zewnętrzne płyt stropowych należy zabezpieczyć przy pomocy barier zapewniających skuteczną ochronę przed upadkiem ludzi.
- Zabezpieczenie przeciwpożarowe konstrukcji żelbetonowej zapewniono przez zastosowanie odpowiednich otulin zbrojenia oraz wymiarów przekrojowych betonu.

UWAGA!

- INTEGRALNĄ CZĘŚCIĄ RYSUNKU JEST OPIS TECHNICZNY,
- RYUNKI KONSTRUKCYJNE ANALIZOWAĆ ŁĄCZNIE Z ARCHITEKTURĄ,
- RZUT ANALIZOWAĆ ŁĄCZNIE Z RYSUNKAMI DETALI
- WYMIARY PODANE NA RYSUNKACH KONSTRUKCYJNYCH WERYFIKOWAĆ, Z SYTUACJĄ W NATURZE. WYMIARY MOGĄ TYM SAMYM ULEC ZMIANIE,
- WSZELKIE ROZBIEŻNOŚCI POMIĘDZY FAKTYCZNYM STANEM ISTNIEJĄCYM A ZAŁOŻENIAMI PROJEKTOWYMI NALEŻY ZGŁOSIĆ PROJEKTANTOWI
- IZOLACJĘ WG PROJEKTU ARCHITEKTURY
- UŻYWAĆ GWOŹDZI KARBOWANYCH OCYNKOWANYCH
- STĘŻENIA POŁACIOWE WYKONAĆ JAKO SYSTEMOWE BMF 40/60 lub WIATROWNICE DREWNIANE PZBYTE DO SPODU KROKWI
- ODDZIELIĆ KROKWE OD KOMINA MATERIAŁEM TRUDNOPALNYM

ZE WZGLĘDU NA BRAK MOŻLIWOŚCI PEŁNEJ INWENTARYZACJI WIĘZBY DACHOWEJ PRZYJĘTE SCHEMATY NALEŻY ZWERYFIKOWAĆ

PRZED PRZYSTĄPIENIEM DO ZAMOWIENIA DREWNA NALEŻY ZDEMONTOWAC POKRYSIE I WEWNĘTRZNEJ OKŁADZINY CELEM INWENTARYZACJI ISTNIEJĄCEJ KONSTRUKCJI ORAZ REWIZJI PRZYJĘTYCH ZAŁOŻEŃ

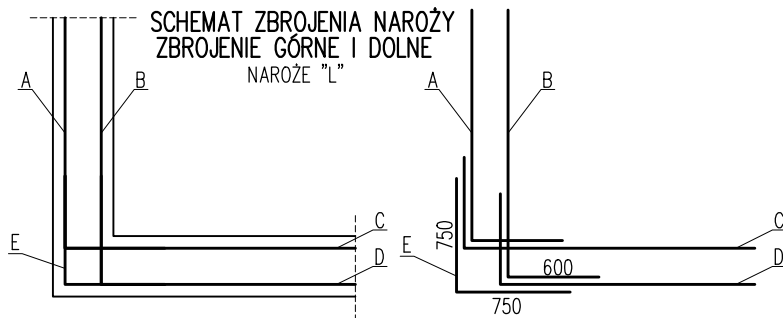
DREWNO: C24

NOWPROJEKTOWANY WIENIEC 24x24cm BETON C25/C30 (B30) 4#12+ø6co30–103mb

RYSUNKI WYKONANE PRZY UŻYCIU AUTOCAD'A 2012 SerialNo: 360-51893989		
Nazwa i adres inwestycji: REMONT I PRZEBUDOWA BUDYNKU DOMU LUDOWEGO W NAŁĘCZOWIE ul. Lipowa 43, 24-150 Nałęczów		
NR 354; 368; 369/1 obręb 0001 MIASTO NAŁĘCZÓW, jedn. ewid. 061408_4		
KATEGORIA OBIEKTU BUDOWLANEGO – IX, XIV, XVI, XVII		
ARCHIDIECJA LUBELSKA		
Inwestor: ul. Prymasa Stefana Wyszyńskiego 2, 20-950 Lublin		
Rodzaj opracowania: PROJEKT TECHNICZNO–WYKONAWCZY		
PROJEKTANT		
UPRAWNIENIA DO PROJEKTOWANIA I KIEROWANIA ROBOTAMI BUDOWALNYMI BEZ OGRANICZEŃ W SPECJALNOŚCI KONSTRUKCJO–BUDOWLANEJ		
Tytuł, imię i nazwisko:	Nr upraw.:	Podpis:
mgr inż. T. BANASZEK	LUB/0106/PWOK/08	
SPRAWDZAJĄCY		
UPRAWNIENIA DO PROJEKTOWANIA I KIEROWANIA ROBOTAMI BUDOWALNYMI BEZ OGRANICZEŃ W SPECJALNOŚCI KONSTRUKCJO–BUDOWLANEJ		
Tytuł, imię i nazwisko:	Nr upraw.:	Podpis:
mgr inż. T. NICER	LUB/0107/PWOK/08	
Tytuł rysunku :		
RZUT PODDASZA Z WIĘZBĄ DACHOWĄ		
DATA:	LIPIEC 2024	Nr rysunku :
SKALA:	1:50	005

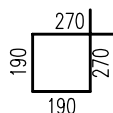
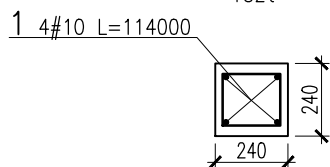
WYKAZ STALI ZBROJENIOWEJ x1

Nr	[mm]	stali	Sztuk	[cm]	[cm]	6	10		
1	#10	C	4	11400	11400		456		
2	#6	A	344	8 19 19	92	316.48			
Długość ogółem [m]						316.48	456		
Ciężar 1mb [kg]						0.222	0.617		
Ciężar ogółem [kg]						70.3	281.4		
Ciężar wg klas stali [kg]						(A) 70.3	(C) 281.4		
Ciężar razem [kg]						351.7			



WIENIEC D.W.01

SKALA 1:25
103.0 mb
1szt



2 344#6co300, L=920

BETON C25/30(B30)

STAL:

(#)-B500SP-KLASA C-EPSTAL

(ø6)-B500A-KLASA A

OTULINA:

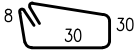
- OTULINA GÓRNA I DOLNA 3,0cm (do krawędzi strzemiona)
- OTULINA BOCZNA 2,5cm (do krawędzi strzemiona)
- PODANO ZEWNĘTRZNE WYMIARY STRZEMION

UWAGA:

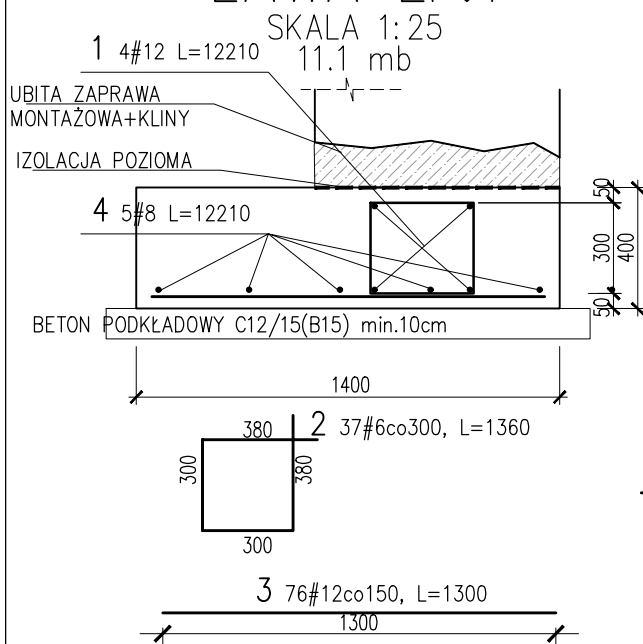
- ZACHOWAĆ CIĄGŁOŚĆ ZBROJENIA WIENCÓW, PRĘTY ŁĄCZYĆ NA ZAKŁAD DŁUGOŚCI 60cm, W JEDNYM MIEJSCU ŁĄCZYĆ MAX 50% ZBROJENIA. W NAROŻACH STOSOWAĆ DODATKOWE PRĘTY ZBROJENIOWE.
- RZĘDNE W/G RZUTU KONSTRUKCJI.
- STAL ZESTAWIONO DLA JEDNEGO ELEMENTU!

WIENIEC D.W.01

WYKAZ STALI ZBROJENIOWEJ x1

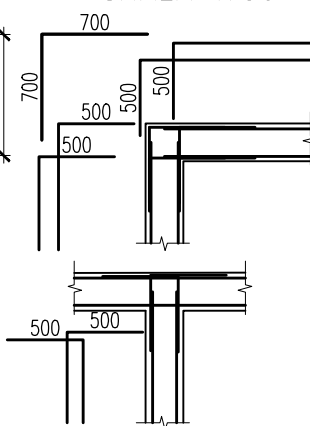
Nr	Ø [mm]	Klasa stali	Sztuk	Kształt [cm]	Długość [cm]	Długość całkowita [m]					
						6	12	8	12		
1	#12	C	4		1221				48.84		
2	#6	A	37		136	50.32					
3	#12	A	76		130		98.8				
4	#8	C	5		1221			61.05			
				Długość ogółem [m]		50.32	98.8	61.05	48.84		
				Ciężar 1mb [kg]		0.222	0.888	0.395	0.888		
				Ciężar ogółem [kg]		11.2	87.7	24.1	43.4		
				Ciężar wg klas stali [kg]		(A) 98.9		(C) 67.5			
				Ciężar razem [kg]		166.4					

ŁAWA ŁF.1

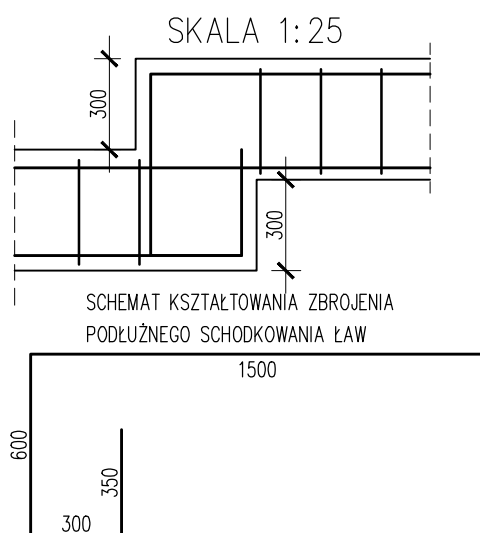


ZBROJENIE NAROŻY ŁAW

SKALA 1:50



SCHEMAT ZBROJENIA SCHODKOWNIA ŁAW



BETON C25/30(B30)

STAL:

(#)-B500SP-KLASA C-EPSTAL

(Ø6)-B500A-KLASA A

OTULINA:

- OTULINA DOLNA 5,0 cm (do krawędzi pręta)
- OTULINA GÓRNA, BOCZNA 5,0 cm (do krawędzi pręta)
- PODANO ZEWNĘTRZNE WYMIARY PRĘTÓW

UWAGA:

- TECHNOLOGIA PODBICIA W/G OPISU
- DOSTOSWAĆ DO WARUNKÓW ISTNIEJĄCYCH
- RZĘDNE POSADOWIENIA FUNDAMENTÓW WEDŁUG RZUTU
- PRZEJŚCIA PRZEZ FUNDAMENTY WYKONAĆ WG PROJEKTÓW INSTALACYJNYCH
- UZIOMY WG PROJEKTU BRANŻOWEGO
- DETAL ANALIZOWAĆ ŁĄCZNIE Z RZUTEM FUNDAMENTÓW
- ZACHOWAĆ CIĄGŁOŚĆ ZBROJENIA, PRĘTY ŁĄCZYĆ NA ZAKŁAD 50 CM PRĘTY ZBROJENIA PODŁUŻNEGO ZESTAWIONO Z 10% ZAKŁADU

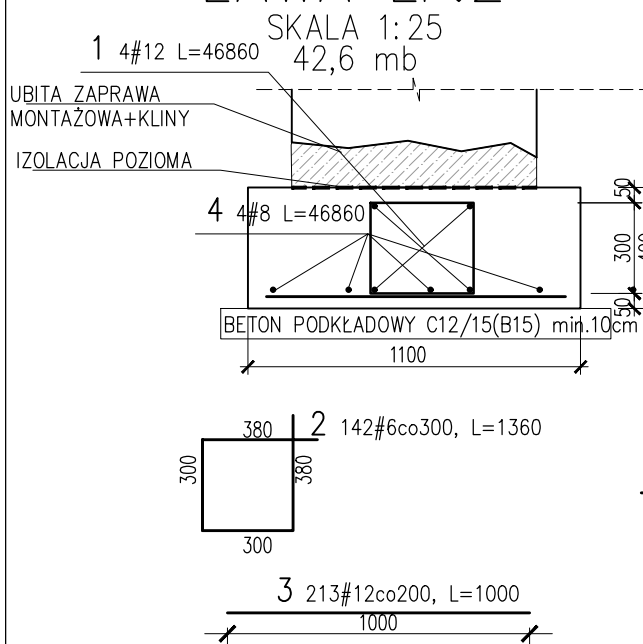
RYUNKI WYKONANE PRZY UŻYCIU AUTOCAD'A 2012 SerialNo: 360-51893989

Nazwa i adres inwestycji		
REMONT I PRZEBUDOWA BUDYNKU DOMU LUDOWEGO W NAŁĘCZOWIE ul. Lipowa 43, 24-150 Nałęczów NR 354; 368; 369/1 obręb 0001 MIASTO NAŁĘCZÓW; jedn. ewid. 061408_4 KATEGORIA OBIEKTU BUDOWLANEGO - IX, XIV, XVI, XVII		
Inwestor		
ARCHIDIECZJA LUBELSKA ul. Prymasa Stefana Wyszyńskiego 2, 20-950 Lublin		
Rodzaj opracowania		
PROJEKT TECHNICZNY		
PROJEKTANT		
UPRAWNIENIA DO PROJEKTOWANIA I KIEROWANIA ROBOTAMI BUDOWALNYMI BEZ OGRANICZEŃ W SPECJALNOŚCI KONSTRUKCYJNO-BUDOWLANEJ		
Tytuł, imię i nazwisko:	Nr upraw.:	Podpis:
mgr inż. T. BANASZEK	LUB/0106/PWOK/08	
SPRAWDZAJĄCY		
UPRAWNIENIA DO PROJEKTOWANIA I KIEROWANIA ROBOTAMI BUDOWALNYMI BEZ OGRANICZEŃ W SPECJALNOŚCI KONSTRUKCYJNO-BUDOWLANEJ		
Tytuł, imię i nazwisko:	Nr upraw.:	Podpis:
mgr inż. T. NICER	LUB/0107/PWOK/08	
Tytuł rysunku :		
ŁAWA ŁF.1		
DATA:	LIPIEC 2024	Nr rysunku :
SKALA:	1:25	K-011

WYKAZ STALI ZBROJENIOWEJ x1

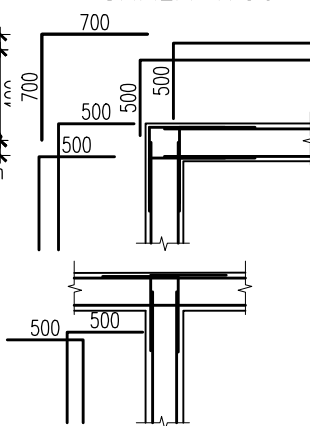
Nr	Ø [mm]	Klasa stali	Sztuk	Kształt [cm]	Długość [cm]	Długość całkowita [m]						
						6	12	8	12			
1	#12	C	4	<div><div></div><div>5060</div><div>4686</div></div>				187.44				
2	#6	A	142	<div><div>8</div><div><div></div><div>30</div></div><div>30</div></div>	136	193.12						
3	#12	A	213		100		213					
4	#8	C	4		4686			187.44				
Długość ogółem [m]						193.12	213	187.44	187.44			
Ciężar 1mb [kg]						0.222	0.888	0.395	0.888			
Ciężar ogółem [kg]						42.9	189.1	74	166.4			
Ciężar wg klas stali [kg]						(A) 232		(C) 240.4				
Ciężar razem [kg]												472.4

ŁAWA ŁF.2

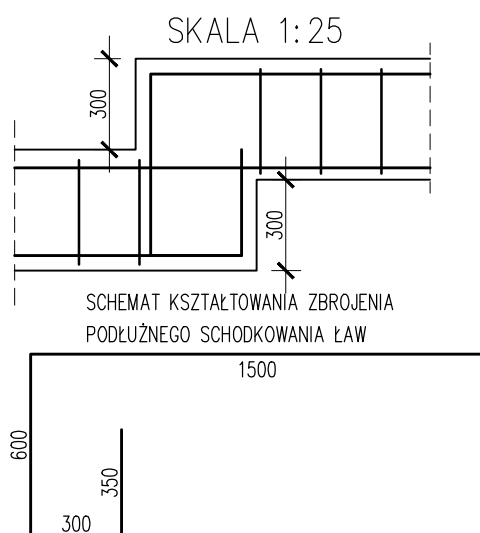


ZBROJENIE NAROŻY ŁAW

SKALA 1:50



SCHEMAT ZBROJENIA SCHODKOWNIA ŁAW



BETON C25/30(B30)

STAL:

(#)-B500SP-KLASA C-EPSTAL

(Ø6)-B500A-KLASA A

OTULINA:

- OTULINA DOLNA 5,0 cm (do krawędzi pręta)
- OTULINA GÓRNA, BOCZNA 5,0 cm (do krawędzi pręta)
- PODANO ZEWNĘTRZNE WYMIARY PRĘTÓW

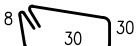
UWAGA:

- TECHNOLOGIA PODBICIA W/G OPISU
- DOSTOSWAĆ DO WARUNKÓW ISTNIEJĄCYCH
- RZĘDNE POSADOWIENIA FUNDAMENTÓW WEDŁUG RZUTU
- PRZEJŚCIA PRZEZ FUNDAMENTY WYKONAĆ WG PROJEKTÓW INSTALACYJNYCH
- UZIOMY WG PROJEKTU BRANŻOWEGO
- DETAL ANALIZOWAĆ ŁĄCZNIE Z RZUTEM FUNDAMENTÓW
- ZACHOWAĆ CIĄGŁOŚĆ ZBROJENIA, PRĘTY ŁĄCZYĆ NA ZAKŁAD 50 CM PRĘTY ZBROJENIA PODŁUŻNEGO ZESTAWIONO Z 10% ZAKŁADU

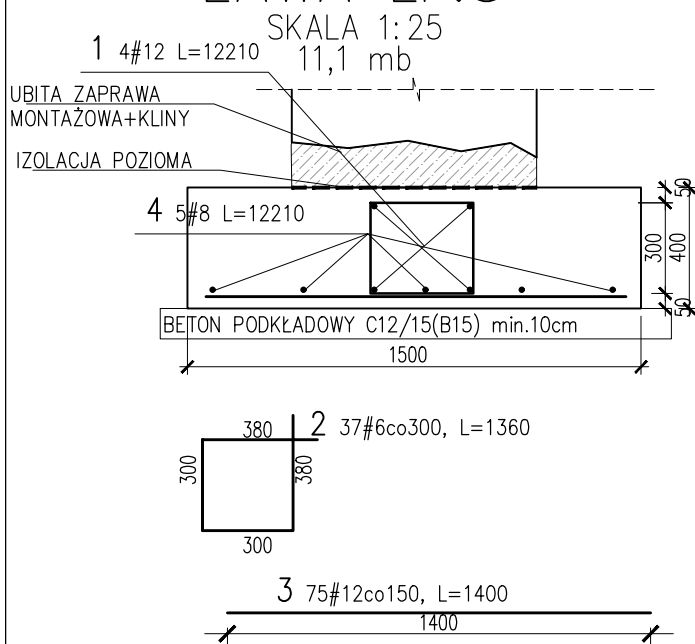
RYUNKI WYKONANE PRZY UŻYCIU AUTOCAD'A 2012 SerialNo: 360-51893989

Nazwa i adres inwestycji		
REMONT I PRZEBUDOWA BUDYNKU DOMU LUDOWEGO W NAŁĘCZOWIE ul. Lipowa 43, 24-150 Nałęczów NR 354; 368; 369/1 obręb 0001 MIASTO NAŁĘCZÓW; jedn. ewid. 061408_4 KATEGORIA OBIEKTU BUDOWLANEGO – IX, XIV, XVI, XVII		
Inwestor		
ARCHIDIECZJA LUBELSKA ul. Prymasa Stefana Wyszyńskiego 2, 20-950 Lublin		
Rodzaj opracowania		
PROJEKT TECHNICZNY		
PROJEKTANT		
UPRAWNIENIA DO PROJEKTOWANIA I KIEROWANIA ROBOTAMI BUDOWALNYMI BEZ OGRANICZEŃ W SPECJALNOŚCI KONSTRUKCYJNO-BUDOWLANEJ		
Tytuł, imię i nazwisko:	Nr upraw.:	Podpis:
mgr inż. T. BANASZEK	LUB/0106/PWOK/08	
SPRAWDZAJĄCY		
UPRAWNIENIA DO PROJEKTOWANIA I KIEROWANIA ROBOTAMI BUDOWALNYMI BEZ OGRANICZEŃ W SPECJALNOŚCI KONSTRUKCYJNO-BUDOWLANEJ		
Tytuł, imię i nazwisko:	Nr upraw.:	Podpis:
mgr inż. T. NICER	LUB/0107/PWOK/08	
Tytuł rysunku :		
ŁAWA ŁF.2		
DATA:	LIPIEC 2024	Nr rysunku :
SKALA:	1:25	K-012

WYKAZ STALI ZBROJENIOWEJ x1

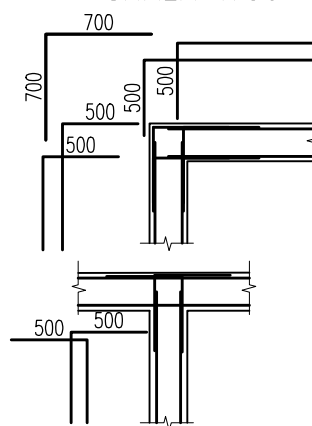
Nr	ø [mm]	Klasa stali	Sztuk	Kształt [cm]	Długość [cm]	Długość całkowita [m]					
						6	12	8	12		
1	#12	C	4		1221				48.84		
2	#6	A	37		136	50.32					
3	#12	A	75		140		105				
4	#8	C	5		1221			61.05			
				Długość ogółem [m]		50.32	105	61.05	48.84		
				Ciężar 1mb [kg]		0.222	0.888	0.395	0.888		
				Ciężar ogółem [kg]		11.2	93.2	24.1	43.4		
				Ciężar wg klas stali [kg]		(A) 104.4		(C) 67.5			
				Ciężar razem [kg]		171.9					

ŁAWA ŁF.3



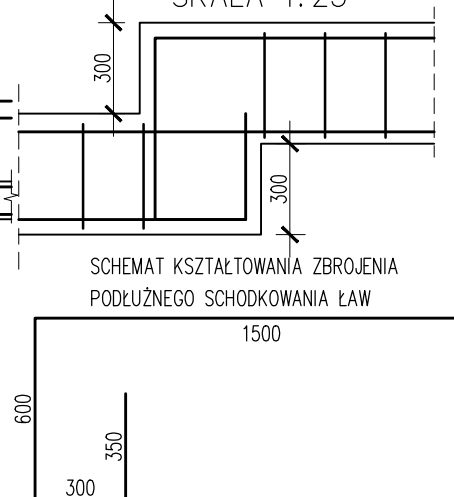
ZBROJENIE NAROŻY ŁAW

SKALA 1:50



SCHEMAT ZBROJENIA SCHODKOWNIA ŁAW

SKALA 1:25



BETON C25/30(B30)

STAL:

(#)-B500SP-KLASA C-EPSTAL

(Ø6)-B500A-KLASA A

OTULINA:

- OTULINA DOLNA 5,0 cm (do krawędzi pręta)
- OTULINA GÓRNA, BOCZNA 5,0 cm (do krawędzi pręta)
- PODANO ZEWNĘTRZNE WYMIARY PRĘTÓW

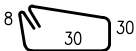
UWAGA:

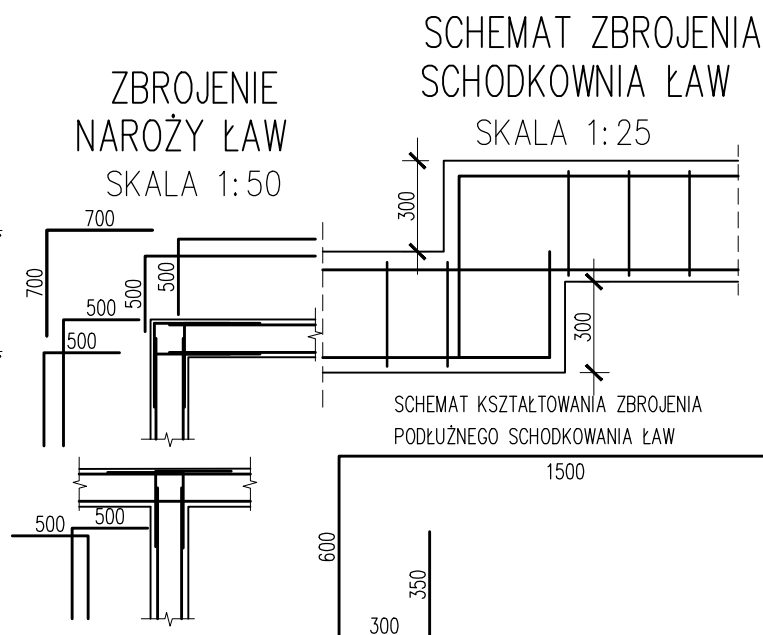
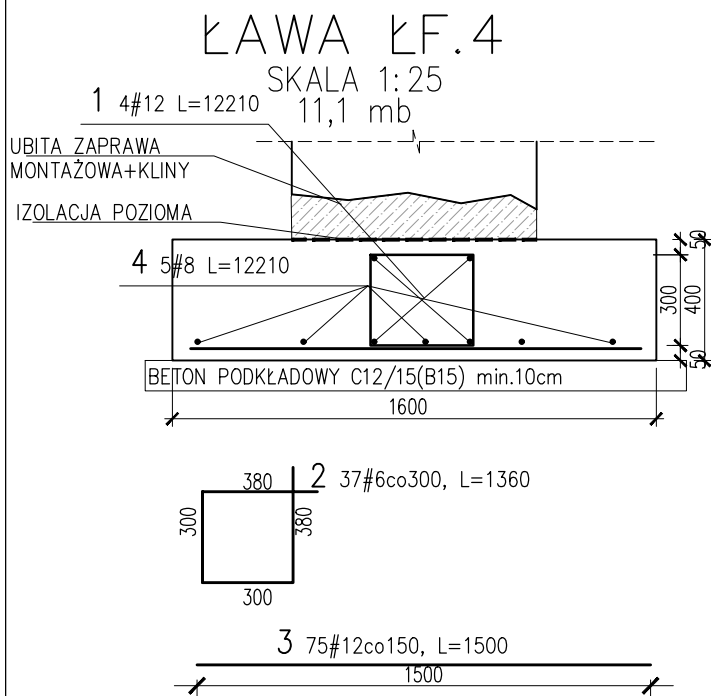
- TECHNOLOGIA PODBICIA W/G OPISU
- DOSTOSWAĆ DO WARUNKÓW ISTNIEJĄCYCH
- RZĘDNE POSADOWIENIA FUNDAMENTÓW WEDŁUG RZUTU
- PRZEJŚCIA PRZEZ FUNDAMENTY WYKONAĆ WG PROJEKTÓW INSTALACYJNYCH
- UZIOMY WG PROJEKTU BRANŻOWEGO
- DETAL ANALIZOWAĆ ŁĄCZNIE Z RZUTEM FUNDAMENTÓW
- ZACHOWAĆ CIĄGŁOŚĆ ZBROJENIA, PRĘTY ŁĄCZYĆ NA ZAKŁAD 50 CM PRĘTY ZBROJENIA PODŁUŻNEGO ZESTAWIONO Z 10% ZAKŁADU

RYSUNKI WYKONANE PRZY UŻYCIU AUTOCAD'A 2012 SerialNo: 360-51893989

Nazwa i adres inwestycji		
REMONT I PRZEBUDOWA BUDYNKU DOMU LUDOWEGO W NAŁĘCZOWIE ul. Lipowa 43, 24-150 Nałęczów NR 354; 368; 369/1 obręb 0001 MIASTO NAŁĘCZÓW; jedn. ewid. 061408_4 KATEGORIA OBIEKTU BUDOWLANEGO - IX, XIV, XVI, XVII		
Inwestor		
ARCHIDIECZJA LUBELSKA ul. Prymasa Stefana Wyszyńskiego 2, 20-950 Lublin		
Rodzaj opracowania		
PROJEKT TECHNICZNY		
PROJEKTANT		
UPRAWNIENIA DO PROJEKTOWANIA I KIEROWANIA ROBOTAMI BUDOWALNYMI BEZ OGRANICZEŃ W SPECJALNOŚCI KONSTRUKCYJNO-BUDOWLANEJ		
Tytuł, imię i nazwisko:	Nr upraw.:	Podpis:
mgr inż. T. BANASZEK	LUB/0106/PWOK/08	
SPRAWDZAJĄCY		
UPRAWNIENIA DO PROJEKTOWANIA I KIEROWANIA ROBOTAMI BUDOWALNYMI BEZ OGRANICZEŃ W SPECJALNOŚCI KONSTRUKCYJNO-BUDOWLANEJ		
Tytuł, imię i nazwisko:	Nr upraw.:	Podpis:
mgr inż. T. NICER	LUB/0107/PWOK/08	
Tytuł rysunku :		
ŁAWA ŁF.3		
DATA:	LIPIEC 2024	Nr rysunku :
SKALA:	1:25	K-013

WYKAZ STALI ZBROJENIOWEJ x1

Nr	Ø [mm]	Klasa stali	Sztuk	Kształt [cm]	Długość [cm]	Długość całkowita [m]					
						6	12	8	12		
1	#12	C	4		1221			48.84			
2	#6	A	37		136	50.32					
3	#12	A	75		150		112.5				
4	#8	C	5		1221			61.05			
				Długość ogółem [m]		50.32	112.5	61.05	48.84		
				Ciężar 1mb [kg]		0.222	0.888	0.395	0.888		
				Ciężar ogółem [kg]		11.2	99.9	24.1	43.4		
				Ciężar wg klas stali [kg]		(A) 111.1		(C) 67.5			
				Ciężar razem [kg]		178.6					



BETON C25/30(B30)

STAL:

(#)-B500SP-KLASA C-EPSTAL

(Ø6)-B500A-KLASA A

OTULINA:

- OTULINA DOLNA 5,0 cm (do krawędzi pręta)
- OTULINA GÓRNA, BOCZNA 5,0 cm (do krawędzi pręta)
- PODANO ZEWNĘTRZNE WYMIARY PRĘTÓW

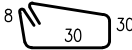
UWAGA:

- TECHNOLOGIA PODBICIA W/G OPISU
- DOSTOSWAĆ DO WARUNKÓW ISTNIEJĄCYCH
- RZĘDNE POSADOWIENIA FUNDAMENTÓW WEDŁUG RZUTU
- PRZEJŚCIA PRZEZ FUNDAMENTY WYKONAĆ WG PROJEKTÓW INSTALACYJNYCH
- UZIOMY WG PROJEKTU BRANŻOWEGO
- DETAL ANALIZOWAĆ ŁĄCZNIE Z RZUTEM FUNDAMENTÓW
- ZACHOWAĆ CIĄGŁOŚĆ ZBROJENIA, PRĘTY ŁĄCZYĆ NA ZAKŁAD 50 CM PRĘTY ZBROJENIA PODŁUŻNEGO ZESTAWIONO Z 10% ZAKŁADU

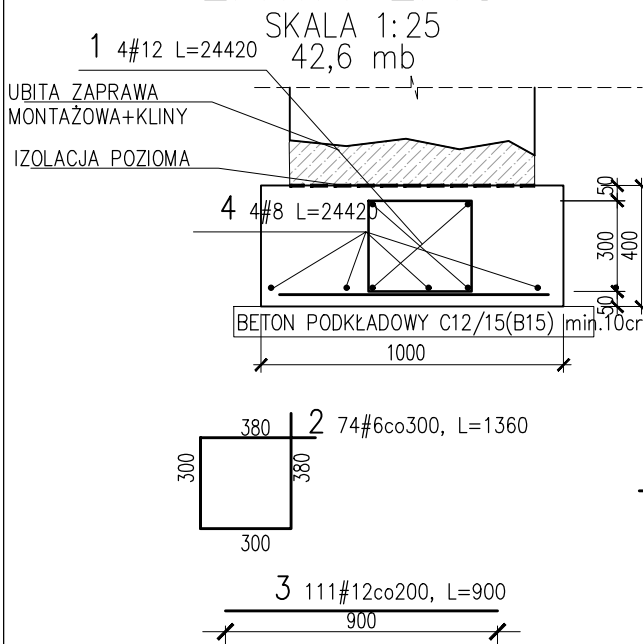
RYСУNKI WYKONANE PRZY UŻYCIU AUTOCAD'A 2012 SerialNo: 360-51893989

Nazwa i adres inwestycji		
REMONT I PRZEBUDOWA BUDYNKU DOMU LUDOWEGO W NAŁĘCZOWIE ul. Lipowa 43, 24-150 Nałęczów NR 354; 368; 369/1 obręb 0001 MIASTO NAŁĘCZÓW; jedn. ewid. 061408_4 KATEGORIA OBIEKTU BUDOWLANEGO - IX, XIV, XVI, XVII		
Inwestor		
ARCHIDIECZJA LUBELSKA ul. Prymasa Stefana Wyszyńskiego 2, 20-950 Lublin		
Rodzaj opracowania		
PROJEKT TECHNICZNY		
PROJEKTANT		
UPRAWNIENIA DO PROJEKTOWANIA I KIEROWANIA ROBOTAMI BUDOWALNYMI BEZ OGRANICZEŃ W SPECJALNOŚCI KONSTRUKCYJNO-BUDOWLANEJ		
Tytuł, imię i nazwisko:	Nr upraw.:	Podpis:
mgr inż. T. BANASZEK	LUB/0106/PWOK/08	
SPRAWDZAJĄCY		
UPRAWNIENIA DO PROJEKTOWANIA I KIEROWANIA ROBOTAMI BUDOWALNYMI BEZ OGRANICZEŃ W SPECJALNOŚCI KONSTRUKCYJNO-BUDOWLANEJ		
Tytuł, imię i nazwisko:	Nr upraw.:	Podpis:
mgr inż. T. NICER	LUB/0107/PWOK/08	
Tytuł rysunku :		
ŁAWA ŁF.4		
DATA:	LIPIEC 2024	Nr rysunku :
SKALA:	1:25	K-014

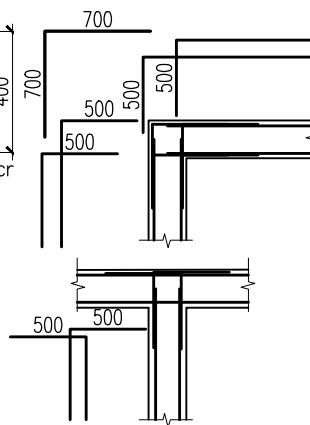
WYKAZ STALI ZBROJENIOWEJ x1

Nr	ø [mm]	Klasa stali	Sztuk	Kształt [cm]	Długość [cm]	Długość całkowita [m]					
						6	12	8	12		
1	#12	C	4		2442			97.68			
2	#6	A	74		136	100.64					
3	#12	A	111		90		99.9				
4	#8	C	4		2442			97.68			
					Długość ogółem [m]	100.64	99.9	97.68	97.68		
					Ciężar 1mb [kg]	0.222	0.888	0.395	0.888		
					Ciężar ogółem [kg]	22.3	88.7	38.6	86.7		
					Ciężar wg klas stali [kg]	(A) 111		(C) 125.3			
					Ciężar razem [kg]	236.3					

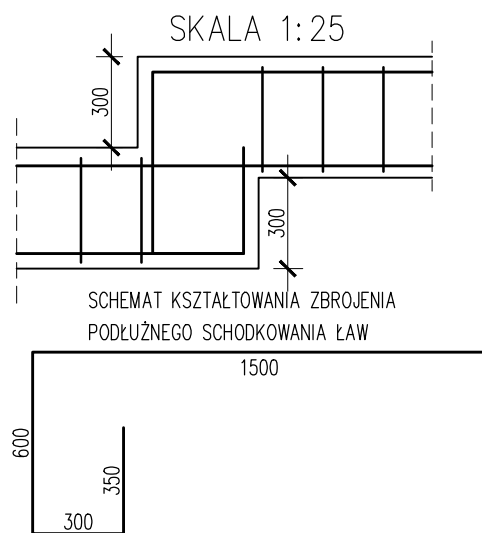
ŁAWA ŁF.5



ZBROJENIE NAROŻY ŁAW



SCHEMAT ZBROJENIA SCHODKOWNIA ŁAW



BETON C25/30(B30)

STAL:

(#)-B500SP-KLASA C-EPSTAL

(Ø6)-B500A-KLASA A

OTULINA:

- OTULINA DOLNA 5,0 cm (do krawędzi pręta)
- OTULINA GÓRNA, BOCZNA 5,0 cm (do krawędzi pręta)
- PODANO ZEWNĘTRZNE WYMIARY PRĘTÓW

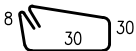
UWAGA:

- TECHNOLOGIA PODBICIA W/G OPISU
- DOSTOSWAĆ DO WARUNKÓW ISTNIEJĄCYCH
- RZĘDNE POSADOWIENIA FUNDAMENTÓW WEDŁUG RZUTU
- PRZEJŚCIA PRZEZ FUNDAMENTY WYKONAĆ WG PROJEKTÓW INSTALACYJNYCH
- UZIOMY WG PROJEKTU BRANŻOWEGO
- DETAL ANALIZOWAĆ ŁĄCZNIE Z RZUTEM FUNDAMENTÓW
- ZACHOWAĆ CIĄGŁOŚĆ ZBROJENIA, PRĘTY ŁĄCZYĆ NA ZAKŁAD 50 CM PRĘTY ZBROJENIA PODŁUŻNEGO ZESTAWIONO Z 10% ZAKŁADU

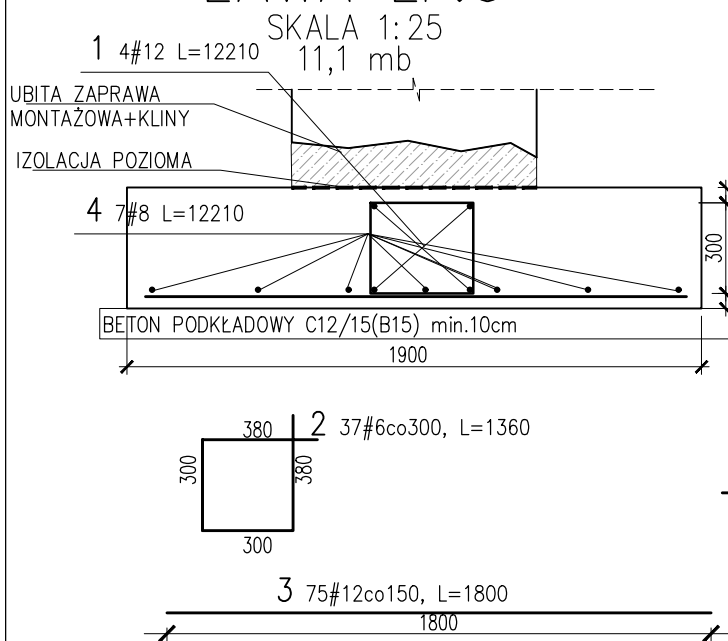
RYUNKI WYKONANE PRZY UŻYCIU AUTOCAD'A 2012 SerialNo: 360-51893989

Nazwa i adres inwestycji		
REMONT I PRZEBUDOWA BUDYNKU DOMU LUDOWEGO W NAŁĘCZOWIE ul. Lipowa 43, 24-150 Nałęczów NR 354; 368; 369/1 obręb 0001 MIASTO NAŁĘCZÓW; jedn. ewid. 061408_4 KATEGORIA OBIEKTU BUDOWLANEGO - IX, XIV, XVI, XVII		
Inwestor		
ARCHIDIECZKA LUBELSKA ul. Prymasa Stefana Wyszyńskiego 2, 20-950 Lublin		
Rodzaj opracowania		
PROJEKT TECHNICZNY		
PROJEKTANT		
UPRAWNIENIA DO PROJEKTOWANIA I KIEROWANIA ROBOTAMI BUDOWALNYMI BEZ OGRANICZEŃ W SPECJALNOŚCI KONSTRUKCYJNO-BUDOWLANEJ		
Tytuł, imię i nazwisko:	Nr upraw.:	Podpis:
mgr inż. T. BANASZEK	LUB/0106/PWOK/08	
SPRAWDZAJĄCY		
UPRAWNIENIA DO PROJEKTOWANIA I KIEROWANIA ROBOTAMI BUDOWALNYMI BEZ OGRANICZEŃ W SPECJALNOŚCI KONSTRUKCYJNO-BUDOWLANEJ		
Tytuł, imię i nazwisko:	Nr upraw.:	Podpis:
mgr inż. T. NICER	LUB/0107/PWOK/08	
Tytuł rysunku :		
ŁAWA ŁF.5		
DATA:	LIPIEC 2024	Nr rysunku :
SKALA:	1:25	K-015

WYKAZ STALI ZBROJENIOWEJ x1

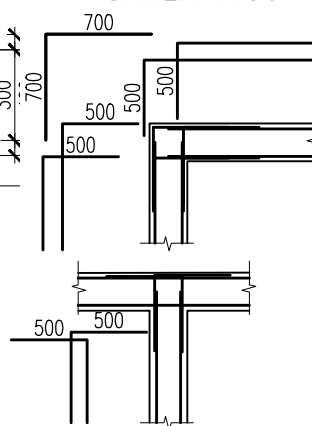
Nr	Ø [mm]	Klasa stali	Sztuk	Kształt [cm]	Długość [cm]	Długość całkowita [m]					
						6	12	8	12		
1	#12	C	4		1221				48.84		
2	#6	A	37		136	50.32					
3	#12	A	75		180		135				
4	#8	C	7		1221			85.47			
					Długość ogółem [m]	50.32	135	85.47	48.84		
					Ciężar 1mb [kg]	0.222	0.888	0.395	0.888		
					Ciężar ogółem [kg]	11.2	119.9	33.8	43.4		
					Ciężar wg klas stali [kg]	(A) 131.1		(C) 77.2			
					Ciężar razem [kg]	208.3					

ŁAWA ŁF.6



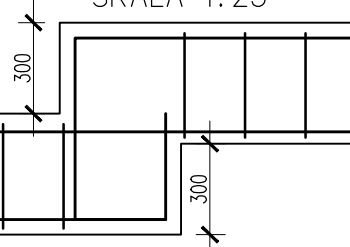
ZBROJENIE NAROŻY ŁAW

SKALA 1:50

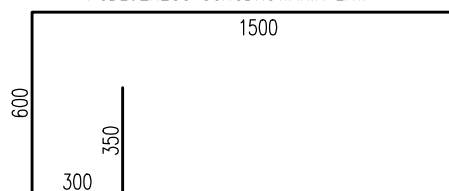


SCHEMAT ZBROJENIA SCHODKOWNIA ŁAW

SKALA 1:25



SCHEMAT KSZTAŁTOWANIA ZBROJENIA PODŁUŻNEGO SCHODKOWNIA ŁAW



BETON C25/30(B30)

STAL:

(#)-B500SP-KLASA C-EPSTAL

(Ø6)-B500A-KLASA A

OTULINA:

- OTULINA DOLNA 5,0 cm (do krawędzi pręta)
- OTULINA GÓRNA, BOCZNA 5,0 cm (do krawędzi pręta)
- PODANO ZEWNĘTRZNE WYMIARY PRĘTÓW

UWAGA:

- TECHNOLOGIA PODBICIA W/G OPISU
- DOSTOSWAĆ DO WARUNKÓW ISTNIEJĄCYCH
- RZĘDNE POSADOWIENIA FUNDAMENTÓW WEDŁUG RZUTU
- PRZEJŚCIA PRZEZ FUNDAMENTY WYKONAĆ WG PROJEKTÓW INSTALACYJNYCH
- UZIOMY WG PROJEKTU BRANŻOWEGO
- DETAL ANALIZOWAĆ ŁĄCZNIE Z RZUTEM FUNDAMENTÓW
- ZACHOWAĆ CIĄGŁOŚĆ ZBROJENIA, PRĘTY ŁĄCZYĆ NA ZAKŁAD 50 CM PRĘTY ZBROJENIA PODŁUŻNEGO ZESTAWIONO Z 10% ZAKŁADU

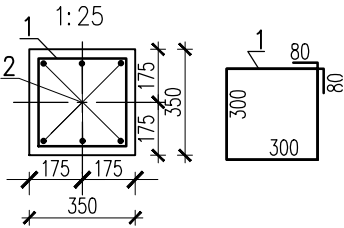
RYSWUNKI WYKONANE PRZY UŻYCIU AUTOCAD'A 2012 SerialNo: 360-51893989

Nazwa i adres inwestycji		
REMONT I PRZEBUDOWA BUDYNKU DOMU LUDOWEGO W NAŁĘCZOWIE ul. Lipowa 43, 24-150 Nałęczów NR 354; 368; 369/1 obręb 0001 MIASTO NAŁĘCZÓW; jedn. ewid. 061408_4 KATEGORIA OBIEKTU BUDOWLANEGO - IX, XIV, XVI, XVII		
Inwestor		
ARCHIDIECZJA LUBELSKA ul. Prymasa Stefana Wyszyńskiego 2, 20-950 Lublin		
Rodzaj opracowania		
PROJEKT TECHNICZNY		
PROJEKTANT		
UPRAWNIENIA DO PROJEKTOWANIA I KIEROWANIA ROBOTAMI BUDOWALNYMI BEZ OGRANICZEŃ W SPECJALNOŚCI KONSTRUKCYJNO-BUDOWLANEJ		
Tytuł, imię i nazwisko:	Nr upraw.:	Podpis:
mgr inż. T. BANASZEK	LUB/0106/PWOK/08	
SPRAWDZAJĄCY		
UPRAWNIENIA DO PROJEKTOWANIA I KIEROWANIA ROBOTAMI BUDOWALNYMI BEZ OGRANICZEŃ W SPECJALNOŚCI KONSTRUKCYJNO-BUDOWLANEJ		
Tytuł, imię i nazwisko:	Nr upraw.:	Podpis:
mgr inż. T. NICER	LUB/0107/PWOK/08	
Tytuł rysunku :		
ŁAWA ŁF.6		
DATA:	LIPIEC 2024	Nr rysunku :
SKALA:	1:25	K-016

ZESTAWIENIE STALI x2

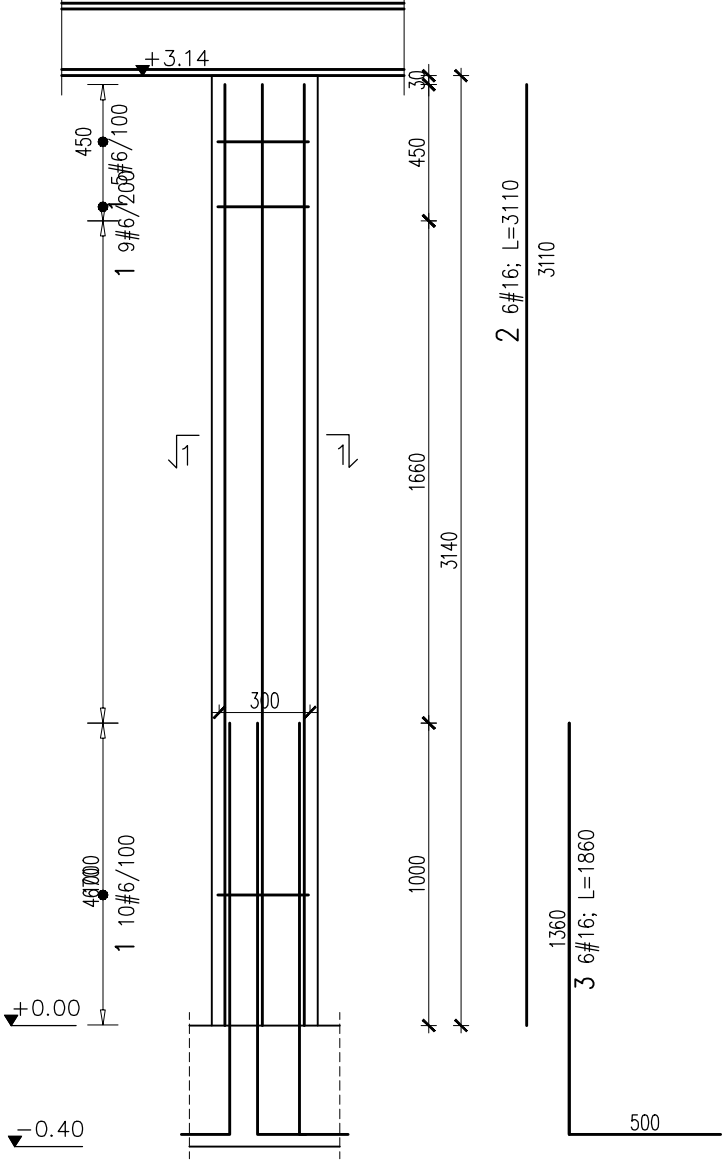
Nr	Ø [mm]	Klasa stali	Sztuk	Kształt [cm]	Długość [cm]	Wyk Długość całkowita [m]						
						6	16					
1	#6	C	24		136	32.64						
2	#16	C	6		311		18.66					
3	#16	C	6		186		11.16					
Długość ogółem [m]						32.64	29.82					
Ciężar 1mb [kg]						0.222	1.58					
Ciężar ogółem [kg]						7.2	47.1					
Ciężar wg klas stali [kg]						(C) 54.3						
Ciężar razem [kg]						54.3						

PRZEKRÓJ 1–1



SŁUP 0.S.01
SKALA 1:25
2 szt

NÓWOPROJEKTOWANE NADPROŻE



PO OKREŚLENIU STANU ŚCIANY PIWNIC
WYKONAĆ PODWALINĘ LUB SŁUPY W PIWNICACH

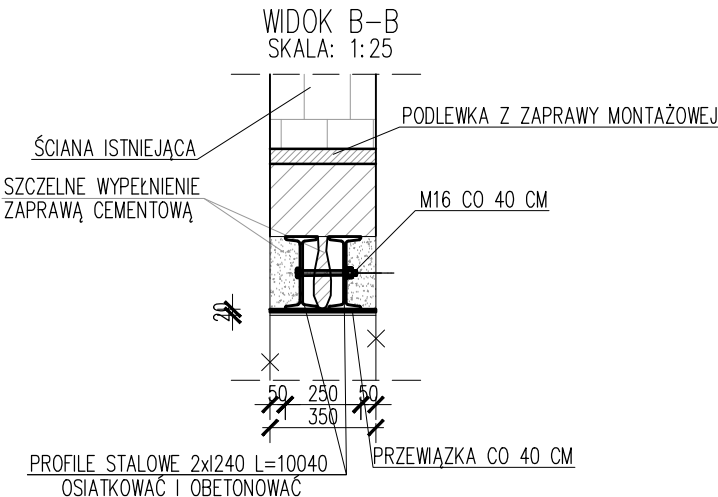
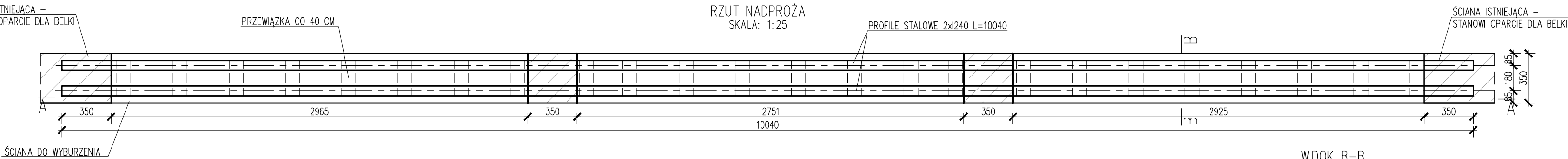
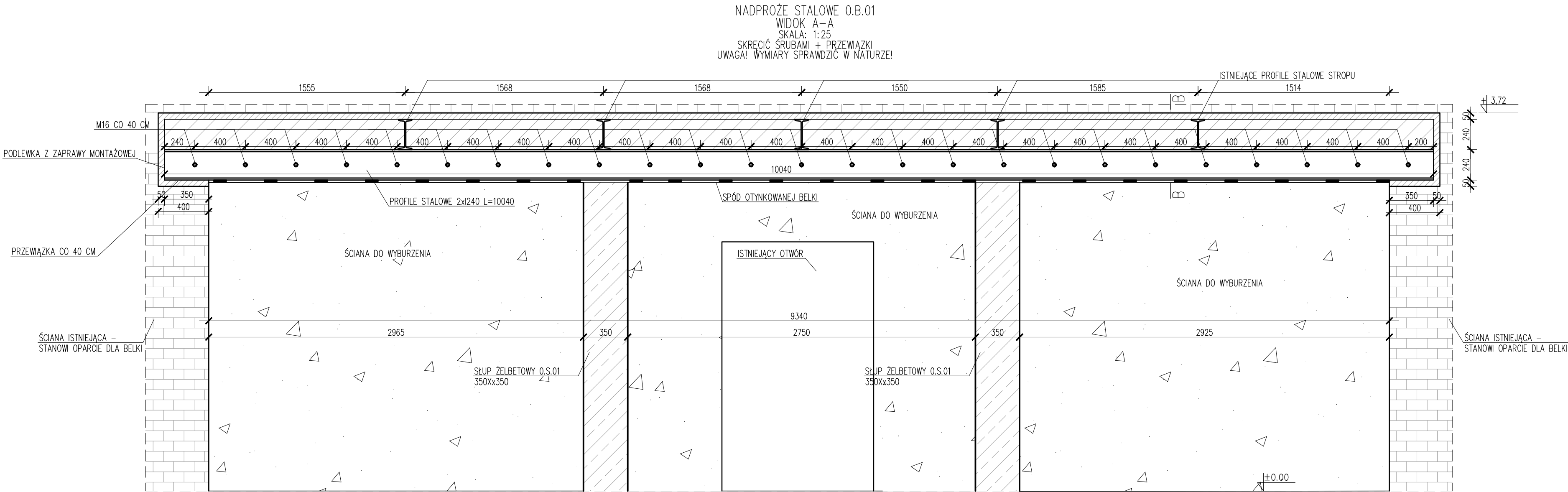
BETON C25/30(B30)
STAL:
(#)–B500SP–KLASA C–EPSTAL
(#6)–B500A–KLASA A

OTULINA:
– 2,5cm (do krawędzi strzemiona)

UWAGA:
– DETAL ANALIZOWAĆ ŁĄCZNIE Z RZUTEM
– WYKONAĆ ZMIENNE POŁOŻENIE ZAMKNIĘCIA STRZEMION
– ZACHOWAĆ CIĄGŁOŚĆ ZBROJENIA
– ZBROJENIE ŚCIANY PRZEPUŚCIĆ PRZES SŁUPA
– STAL ZESTAWIONO DLA JEDNEGO ELEMENTU,
NALEŻY PRZEMNOŻYĆ PRZES ILOŚĆ SZTUK!

RYSUNKI WYKONANE PRZY UŻYCIU AUTOCAD'A 2012 SerialNo: 360–51893989

Nazwa i adres inwestycji		
REMONT I PRZEBUDOWA BUDYNKU DOMU LUDOWEGO W NAŁĘCZOWIE ul. Lipowa 43, 24–150 Nałęczów NR 354; 368; 369/1 obręb 0001 MIASTO NAŁĘCZÓW; jedn. ewid. 061408_4 KATEGORIA OBIEKTU BUDOWLANEGO – IX, XIV, XVI, XVII		
Inwestor		
ARCHIDIECZJA LUBELSKA ul. Prymasa Stefana Wyszyńskiego 2, 20–950 Lublin		
Rodzaj opracowania		
PROJEKT TECHNICZNY		
PROJEKTANT		
UPRAWNIENIA DO PROJEKTOWANIA I KIEROWANIA ROBOTAMI BUDOWALNYMI BEZ OGRANICZEŃ W SPECJALNOŚCI KONSTRUKCYJNO–BUDOWLANEJ		
Tytuł, imię i nazwisko:	Nr upraw.:	Podpis:
mgr inż. T. BANASZEK	LUB/0106/PWOK/08	
SPRAWDZAJĄCY		
UPRAWNIENIA DO PROJEKTOWANIA I KIEROWANIA ROBOTAMI BUDOWALNYMI BEZ OGRANICZEŃ W SPECJALNOŚCI KONSTRUKCYJNO–BUDOWLANEJ		
Tytuł, imię i nazwisko:	Nr upraw.:	Podpis:
mgr inż. T. NICER	LUB/0107/PWOK/08	
Tytuł rysunku :		
SŁUP 0.S.01		
DATA:	LIPIEC 2024	Nr rysunku : K–017
SKALA:	1:25	



TECHNOLOGIA WYKONANIA NADPROŻA:

- Ustalić położenie spodu nadproża uwzględniając ewentualne zmiany poziomu posadzki.
- Z jednej strony ściany wykuć bruzdę do osadzenia belki stalowej. Bruzdę wykuwać o jak najmniejszych wymiarach umożliwiających osadzenie belki i spełnienie zaprojektowanej długości oparcia. UWAGA – nie wykuwać bruzdy na wylot – wykonać ją o jak najmniejszej głębokości.
- W miejscu oparcia belki wykonać podlewki grubości ok. 5cm z zaprawy montażowej.
- Osadzić osiatkowaną belkę stalową a następnie wyklinować ją np. klinami stalowymi oraz wypełnić przestrzeń między murem a belką zaprawą montażową – jw.
- Po osiągnięciu odpowiedniej wytrzymałości przez zaprawę (4 dni lub wg zaleceń producenta) należy osadzić drugą belkę stalową, wyklinować oraz wypełnić przestrzeń między murem a belką w sposób opisany jak dla pierwszej belki.
- Przewiercić otwory w belkach i murze do przełożenia śrub M16 (w jednej belce otwory można wywiercić przed montażem).
- Przełożyć śruby i śkręcić.
- Przyspawać przewiązki spoinami pachwinowymi gr. 3mm w/g rysunku.
- Po osiągnięciu przez zaprawę odpowiedniej wytrzymałości (4 dni lub wg zleceń producenta) można przystąpić do rozebrania ścian murowanych pod projektowanym nadprożem. UWAGA – ścianę należy wycinać, nie wykuwać. WAŻNE – należy uważać, aby podczas cięcia nie przekroczyć zarysu otworu.
- Osiatkowane belki stalowe należy obetonować.
- Zabezpieczyć antykorozyjnie do wymaganej odporności

UWAGA!

- INTEGRALNĄ CZĘŚCIĄ RYSUNKU JEST OPIS TECHNICZNY,
- WYMIARY PODANE NA RYSUNKACH KONSTRUKCYJNYCH WERYFIKOWAĆ, Z SYTUACJĄ W NATURZE, WYMIARY MOGĄ TYM SAMYM ULEC ZMIANIE,
- ANALIZOWAĆ ŁĄCZNIE Z RZUTEM ORAZ PROJEKTEM ARCHITEKTURY

STAL S235

RYUNKI WYKONANE PRZY UŻYCIU AUTOCAD'A 2012 SerialNo: 360-51893989

Nazwa i adres inwestycji

REMONT I PRZEBUDOWA BUDYNKU DOMU LUDOWEGO
W NAŁĘCZOWIE ul. Lipowa 43, 24-150 Nałęczów
NR 354; 368; 369/1 obręb 0001 MIASTO NAŁĘCZÓW; jedn. ewid. 061408_4
KATEGORIA OBIEKTU BUDOWLANEGO – IX, XIV, XVI, XVII

Inwestor

ARCHIDIECZJA LUBELSKA
ul. Prymasa Stefana Wyszyńskiego 2, 20-950 Lublin

Rodzaj opracowania

PROJEKT TECHNICZNY

PROJEKTANT

UPRAWNIENIA DO PROJEKTOWANIA I KIEROWANIA ROBOTAMI BUDOWALNYMI BEZ OGRANICZEŃ W SPECJALNOŚCI KONSTRUKCYJNO-BUDOWLANEJ

Tytuł, imię i nazwisko:

mgr inż. T. BANASZEK

Nr upraw.:

LUB/0106/PWOK/08

Podpis:

SPRAWDZAJĄCY

UPRAWNIENIA DO PROJEKTOWANIA I KIEROWANIA ROBOTAMI BUDOWALNYMI BEZ OGRANICZEŃ W SPECJALNOŚCI KONSTRUKCYJNO-BUDOWLANEJ

Tytuł, imię i nazwisko:

mgr inż. T. NICER

Nr upraw.:

LUB/0107/PWOK/08

Podpis:

Tytuł rysunku :

NADPROŻE O.B.01

DATA:

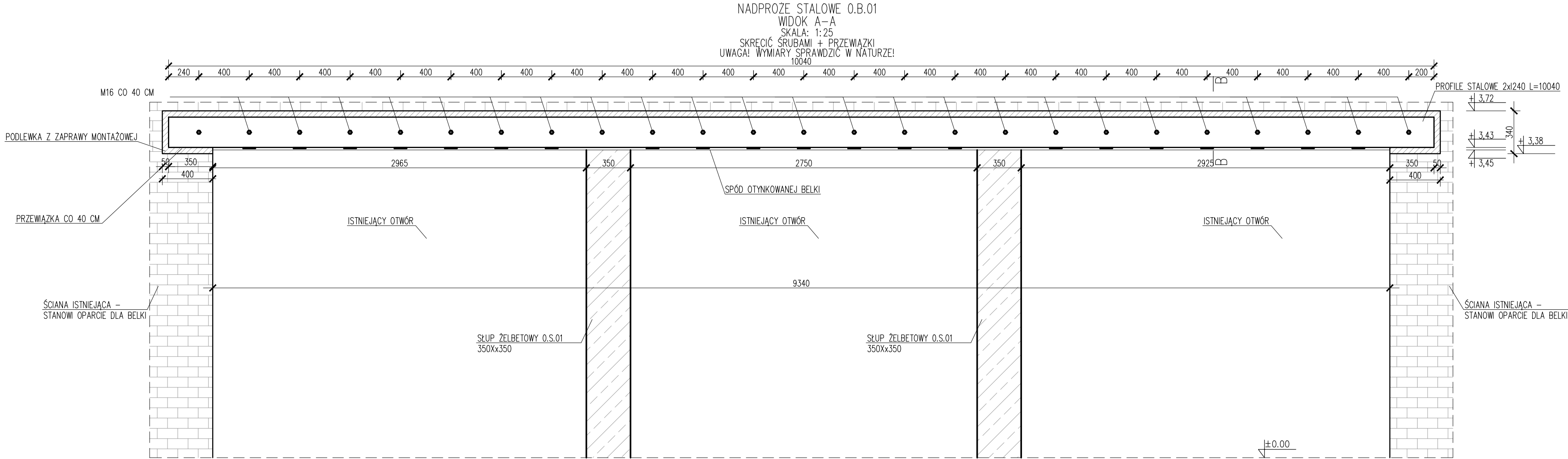
LIPIEC 2024

SKALA:

1:25

Nr rysunku :

K-018



TECHNOLOGIA WYKONANIA NADPROŻA:

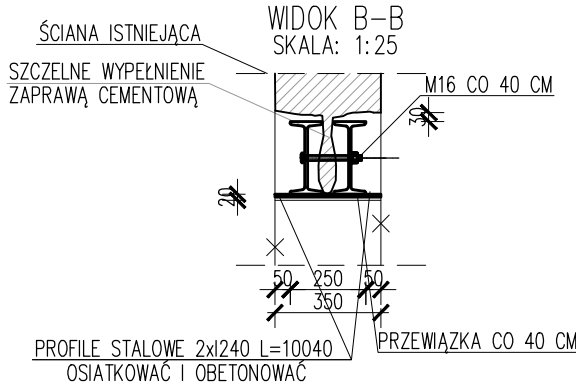
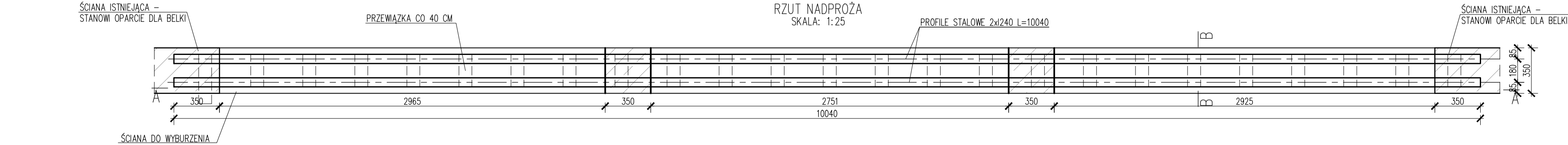
1. Ustalić położenie spodu nadproża uwzględniając ewentualne zmiany poziomu posadzki.
2. Z jednej strony ściany wykuć bruzdę do osadzenia belki stalowej. Bruzdę wykuwać o jak najmniejszych wymiarach umożliwiających osadzenie belki i spełnienie zaprojektowanej długości oparcia. UWAGA – nie wykuwać bruzdy na wylot – wykonać ją o jak najmniejszej głębokości.
3. W miejscu oparcia belki wykonać podlewki grubości ok. 5cm z zaprawy montażowej.
4. Osadzić osiatkowaną belkę stalową a następnie wyklinować ją np. klinami stalowymi oraz wypełnić przestrzeń między murem a belką zaprawą montażową – jw.
5. Po osiągnięciu odpowiedniej wytrzymałości przez zaprawę (4 dni lub wg zaleceń producenta) należy osadzić drugą belkę stalową, wyklinować oraz wypełnić przestrzeń między murem a belką w sposób opisany jak dla pierwszej belki.
6. Przewiercić otwory w belkach i murze do przełożenia śrub M16 (w jednej belce otwory można wywiercić przed montażem).
7. Położyć śruby i skrócić.
8. Przyspawać przewiązki spoinami pachwinowymi gr. 3mm w/g rysunku.
9. Po osiągnięciu przez zaprawę odpowiedniej wytrzymałości (4 dni lub wg zleceń producenta) można przystąpić do rozebrania ścian murowanych pod projektowanym nadprożem. UWAGA – ścianę należy wycinać, nie wykuwać. WAŻNE – należy uważać, aby podczas cięcia nie przekroczyć zarysu otworu.
10. Osiatkowane belki stalowe należy obetonować.

UWAGA!

- INTEGRALNĄ CZĘŚCIĄ RYSUNKU JEST OPIS TECHNICZNY,
- WYMIARY PODANE NA RYSUNKACH KONSTRUKCYJNYCH WERYFIKOWAĆ, Z SYTUACJĄ W NATURZE. WYMIARY MOGĄ TYM SAMYM ULEC ZMIANIE,
- ANALIZOWAĆ ŁĄCZNIE Z RZUTEM ORĄZ PROJEKTEM ARCHITEKTURY

STAL S235

RYSUNKI WYKONANE PRZY UŻYCIU AUTOCAD'A 2012 SerialNo: 360-51893989		
Nazwa i adres inwestycji		
REMONT I PRZEBUDOWA BUDYNKU DOMU LUDOWEGO W NAŁĘCZOWIE ul. Lipowa 43, 24-150 Nałęczów NR 354; 368; 369/1 obręb 0001 MIASTO NAŁĘCZÓW; jedn. ewid. 061408_4 KATEGORIA OBIEKTU BUDOWLANEGO – IX, XIV, XVI, XVII		
Inwestor		
ARCHIDIECZJA LUBELSKA ul. Prymasa Stefana Wyszyńskiego 2, 20-950 Lublin		
Rodzaj opracowania		
PROJEKT TECHNICZNY		
PROJEKTANT		
UPRAWNIENIA DO PROJEKTOWANIA I KIEROWANIA ROBOTAMI BUDOWALNYMI BEZ OGRANICZEŃ W SPECJALNOŚCI KONSTRUKCYJNO-BUDOWLANEJ		
Tytuł, imię i nazwisko:	Nr upraw.:	Podpis:
mgr inż. T. BANASZEK	LUB/0106/PWOK/08	
SPRAWDZAJĄCY		
UPRAWNIENIA DO PROJEKTOWANIA I KIEROWANIA ROBOTAMI BUDOWALNYMI BEZ OGRANICZEŃ W SPECJALNOŚCI KONSTRUKCYJNO-BUDOWLANEJ		
Tytuł, imię i nazwisko:	Nr upraw.:	Podpis:
mgr inż. T. NICER	LUB/0107/PWOK/08	
Tytuł rysunku :		
NADPROŻE 0.B.01		
DATA:	LIPIEC 2024	Nr rysunku : K-018
SKALA:	1:25	



WSTĘPNE ZESTAWIENIE PODSTAWOWYCH ELEMENTÓW							
Dane materiałowe	DREWNO LITE	DREWNO KLEJONE	SKLEJKA BUKOWA	PŁYTY WIÓROWE	PŁYTY PILŚNIOWE TWARDE	ŁĄCZNIKI	gwoździe/śruby karbowane
	C24						śruby
ELEMENT	PRZEKRÓJ		DŁUGOŚĆ+20cm	ILOŚĆ	DŁUGOŚĆ CAŁKOWITA	OBJĘTOŚĆ	UWAGI
KROKIEW	b	h	l				
	[cm]	[cm]	[m]	[szt.]	[m]	[m3]	
KROKIEW K1	8,0	20	10,900	19	207,100	3,3136	
KROKIEW K2	8,0	20	3,500	1	3,500	0,0560	
KROKIEW K3	8,0	20	2,300	1	2,300	0,0368	
KROKIEW K4	8,0	20	4,700	24	112,800	1,8048	
KROKIEW K5	8,0	20	1,750	4	7,000	0,1120	
KROKIEW K6	8,0	20	2,200	2	4,400	0,0704	
KROKIEW K7	8,0	20	1,200	2	2,400	0,0384	
KROKIEW K8	8,0	20	1,200	2	2,400	0,0384	
KROKIEW K9	10,0	20	9,900	8	79,200	1,5840	
KROKIEW K10	10,0	20	6,550	9	58,950	1,1790	
KROKIEW K11	10,0	20	4,800	1	4,800	0,0960	
KROKIEW K12	10,0	20	7,200	2	14,400	0,2880	
KROKIEW K13	10,0	20	8,200	4	32,800	0,6560	
KROKIEW K14	10,0	20	7,600	6	45,600	0,9120	
KROKIEW K15	10,0	20	6,400	4	25,600	0,5120	
KROKIEW K16	10,0	20	4,600	4	18,400	0,3680	
KROKIEW K17	10,0	20	2,200	9	19,800	0,3960	
KROKIEW K18	10,0	20	4,400	29	127,600	2,5520	
KROKIEW K19	10,0	20	4,200	2	8,400	0,1680	
KROKIEW K20	8,0	20	4,300	13	55,900	0,8944	
KROKIEW K21	8,0	20	4,500	2	9,000	0,1440	
KROKIEW K21	10,0	20	4,500	2	9,000	0,1800	
KROKIEW K22	10,0	20	4,200	2	8,400	0,1680	
KROKIEW K23	10,0	20	3,000	2	6,000	0,1200	
KROKIEW NAROŻNA KR1	8,0	20	4,200	2	8,400	0,1344	
KROKIEW NAROŻNA KR2	8,0	20	4,600	2	9,200	0,1472	
KROKIEW NAROŻNA KR3	8,0	20	6,400	2	12,800	0,2048	
KROKIEW NAROŻNA KR4	20,0	26	10,200	2	20,400	1,0608	
KROKIEW NAROŻNA KR5	20,0	26	7,300	2	14,600	0,7592	
JĘTKA J1	8,0	20	4,200	9	37,800	0,6048	
JĘTKA J2	8,0	20	3,700	12	44,400	0,7104	
JĘTKA J3	10,0	20	5,300	16	84,800	1,6960	
PŁATEW KALENICOWA P1	12,0	12	6,600	1	6,600	0,0950	
PŁATEW KALENICOWA P2	12,0	12	11,000	1	11,000	0,1584	
PŁATEW KALENICOWA P3	12,0	12	11,000	1	11,000	0,1584	
WYMIAN W1	8,0	20	1,900	1	1,900	0,0304	
WYMIAN W2	10,0	20	2,300	2	4,600	0,0920	
WYMIAN W2	10,0	20	2,100	1	2,100	0,0420	
SŁUPEK S 1	12,0	12	2,576	26	66,976	0,9645	
SŁUPEK S 2	12,0	12	1,440	13	18,720	0,2696	
SŁUPEK S 3	12,0	12	1,500	22	33,000	0,4752	
MURŁATA	14,0	14	81,000	1	81,000	1,5876	
DŁUGOŚĆ / OBJĘTOŚĆ CAŁKOWITA					1335,046	24,8785	
LICZBA ELEMENTÓW				1	1335,046	24,8785	

NIE ZESTAWIONO WIATROWNIC ORAZ KRAŻYN