



PROJEKT BUDOWLANY
PROJEKT TECHNICZNY KONSTRUKCJI

Inwestycja: **BUDYNEK ŚWIETLICY WIEJSKIEJ WRAZ
Z NIEZBĘDNĄ INFRASTRUKTURĄ TECHNICZNĄ**

Adres obiektu: **27-650 Samborzec, Koćmierzów**

Kategoria obiektu: **IX**

Jednostka ewidencyjna: **260907_2 Samborzec**

Obręb: **0010 Koćmierzów**

Nr geod działki: **319**

Inwestor: **Gmina Samborzec
Samborzec 43, 27-650 Samborzec**

<i>Projekt Zagospodarowania Terenu</i>			
<i>Funkcja:</i>	<i>Tytuł, imię i nazwisko</i>	<i>Nr uprawnień</i>	<i>Podpis</i>
<i>Projektował:</i> <i>spec.: konstrukcyjna</i>	<i>mgr inż. Mateusz Paciura</i>	<i>SWK/0006/POOK/11</i>	

Zawartość opracowania:

I. Opis techniczny

1. DANE OGÓLNE	3
1.1. PRZEDMIOT OPRACOWANIA	3
1.2. ZAKRES OPRACOWANIA	3
1.3. PODSTAWA OPRACOWANIA	3
1.4. WYKAZ NORM, WYTYCZNYCH I PRZEPISÓW PRAWA BUDOWLANEGO	3
1.5. UPRAWNIENIA I ZAŚWIADCZENIA PROJEKTANTA	5
2. OPIS ROZWIĄZAŃ KONSTRUKCYJNYCH	7
2.1. CHARAKTERYSTYKA OGÓLNA	7
2.2. CHARAKTERYSTYKA PROJEKTOWANYCH ELEMENTÓW KONSTRUKCYJNYCH	7
2.2.1. Warunki gruntowo-wodne	7
2.2.2. Warunki geotechniczne	8
2.2.3. Posadowienie	11
2.2.4. Roboty ziemne	11
2.2.5. Fundamenty	12
2.2.6. Ściany fundamentowe	12
2.2.7. Ściany nadziemne	12
2.2.8. Trzpienie żelbetowe ścian	12
2.2.9. Wieńce żelbetowe	13
2.2.10. Nadproża	13
2.2.11. Strop antresoli	13
2.2.12. Schody żelbetowe	13
2.2.13. Wieżba dachowa	13
2.2.14. Dylatacje i przerwy robocze	13
2.2.15. Izolacje fundamentów	13
2.2.16. Ścianki działowe	14
2.2.17. Materiały	14
2.2.18. Odporność ogniowa elementów konstrukcji	14
2.2.19. Wytyczne wykonania prac ziemnych i fundamentów	14
2.2.20. Wytyczne wykonania konstrukcji żelbetowych	14
2.2.21. Wytyczne wykonania konstrukcji murowych	14
2.2.22. Wytyczne wykonania konstrukcji drewnianych	15
2.2.23. Uwagi końcowe	15

I. Rysunki konstrukcyjne

I. OPIS TECHNICZNY

1. DANE OGÓLNE

1.1. Przedmiot opracowania

Przedmiotem opracowania jest PROJEKT BUDOWLANY – PROJEKT TECHNICZNY KONSTRUKCJI BUDYNKU ŚWIETLICY WIEJSKIEJ WRAZ Z NIEZBĘDĄ INFRASTRUKTURĄ TECHNICZNĄ w Koćmierzowie, działka nr ewid. 319, gmina Samborzec, powiat sandomierski, województwo świętokrzyskie.

1.2. Zakres opracowania

Zakres opracowania obejmuje Projekt Techniczny branży konstrukcyjnej przedmiotowego obiektu.

1.3. Podstawa opracowania

1. Umowa o prace projektowe.
2. Uzgodnienia i wytyczne architektoniczne.
3. Uzgodnienia międzybranżowe.
4. „GEOTECHNICZNE WARUNKI POSADOWIENIA...” określające warunki gruntowo–wodne terenu projektowanej zabudowy działki nr ew. 319, gmina Samborzec, powiat sandomierski, województwo świętokrzyskie, opracowana przez inż. Pawła Florka w grudniu 2021r.
5. Odpowiednie przepisy i normy przedmiotowe wymienione w punkcie 1.4. opisu technicznego.

Uwagi:

Projekt powstał przy wykorzystaniu materiałów, wytycznych, danych, opracowań rysunkowych, katalogów i innych, opracowanych przez inne podmioty, współuczestniczące w procesie inwestycyjnym. Opracowanie to należy rozpatrywać łącznie z opracowaniami pozostałych branż architektonicznej i instalacyjnej.

Przedmiotowy Projekt Techniczny nie wyczerpuje wszystkich rozwiązań wykonawczych, technologicznych oraz montażowych, nie może służyć realizacji robót budowlanych i wymagane jest, przed przystąpieniem do robót, opracowanie Projektu Wykonawczego, gdzie zostaną one uszczegółowione. Przy realizacji przedmiotowego budynku należy uwzględnić obydwa opracowania.

1.4. Wykaz norm, wytycznych i przepisów prawa budowlanego

Opracowanie wykonano z uwzględnieniem obowiązujących norm i przepisów, a w szczególności:

- Ustawa, Prawo budowlane (Dz. U. Nr 89 07/1994, poz.414), z późniejszymi zmianami
- Rozporządzenie Ministra Infrastruktury z dnia 12.04.2002 r. w sprawie warunków technicznych, jakim powinny odpowiadać budynki i ich usytuowanie. (Dz. U. nr 75/2002, poz.690),

Normy dotyczące projektowanego obiektu, a w szczególności:

-
- PN-EN 1990:2004 Eurokod. Podstawy projektowania konstrukcji.
 - PN-EN 1991-1-1:2004 Eurokod 1: Oddziaływania na konstrukcje. Część 1-1: Oddziaływania ogólne. Ciężar objętościowy, ciężar własny, obciążenia użytkowe w budynkach.
 - PN-EN 1991-1-2:2006 Eurokod 1: Oddziaływania na konstrukcje. Część 1-2: Oddziaływania ogólne. Oddziaływania na konstrukcje w warunkach pożaru.
 - PN-EN 1991-1-3:2005 Eurokod 1: Oddziaływania na konstrukcje. Część 1-3: Oddziaływania ogólne – Obciążenie śniegiem.
 - PN-EN 1991-1-4:2005 Eurokod 1: Oddziaływania na konstrukcje. Część 1-4: Oddziaływania ogólne – Oddziaływania wiatru.
 - PN-EN 1991-1-5:2005 Eurokod 1: Oddziaływania na konstrukcje. Część 1-5: Oddziaływania ogólne – Oddziaływania termiczne.
 - PN-EN 1991-1-6:2007 Eurokod 1: Oddziaływania na konstrukcje. Część 1-6: Oddziaływania ogólne – Oddziaływania w czasie wykonywania konstrukcji.
 - PN-EN 1991-1-7:2008 Eurokod 1: Oddziaływania na konstrukcje. Część 1-7: Oddziaływania ogólne – Oddziaływania wyjątkowe.
 - PN-EN 1992-1-1:2008 Eurokod 2: Projektowanie konstrukcji z betonu. Część 1-1: Reguły ogólne i reguły dla budynków.
 - PN-EN 1993-1-1:2006 Eurokod 3: Projektowanie konstrukcji stalowych. Część 1-1: Reguły ogólne i reguły dla budynków.
 - PN-EN 1995-1-1:2010 Eurokod 5: Konstrukcje drewniane - Reguły ogólne.
 - PN-EN 1996-1-1:2006 Eurokod 6: Projektowanie konstrukcji murowych. Część 1-1: Reguły ogólne dla zbrojonych i niezbrojonych konstrukcji murowych.
 - PN-EN 1997-1:2008 Eurokod 7: Projektowanie geotechniczne Część 1: Zasady ogólne.
 - PN-EN 10901 Wykonanie konstrukcji stalowych i aluminiowych – Część 1: Zasady oceny zgodności elementów konstrukcyjnych.
 - PN-EN 10902 Wykonanie konstrukcji stalowych i aluminiowych – Część 2: Wymagania techniczne dotyczące konstrukcji stalowych.
 - PN-EN 13670:2011 Wykonywanie konstrukcji z betonu.

Instrukcje, wytyczne, poradniki i inne.

1.5. Uprawnienia i zaświadczenia projektanta



Zaświadczenie

o numerze weryfikacyjnym:
SWK-NRT-1QP-2SI *

Pan Mateusz Paweł Paciura o numerze ewidencyjnym SWK/BO/0139/11
adres zamieszkania ul. Zagórska 64/95, 25-362 Kielce
jest członkiem Świętokrzyskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa i posiada wymagane
ubezpieczenie od odpowiedzialności cywilnej.
Niniejsze zaświadczenie jest ważne od 2022-08-01 do 2023-07-31.

Zaświadczenie zostało wygenerowane elektronicznie i opatrzone bezpiecznym podpisem elektronicznym
weryfikowanym przy pomocy ważnego kwalifikowanego certyfikatu w dniu 2022-12-12 roku przez:

Ewa Skiba, Przewodniczący Rady Świętokrzyskiej 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.piiib.org.pl lub kontaktując się z biurem właściwej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa.





ŚWIĘTOKRZYSKA
OKRĘGOWA
IZBA
INŻYNIERÓW
BUDOWNICTWA

Okręgowa Komisja Kwalifikacyjna
sygn. akt SK-0054-0028(2)/11

Kielce dnia 27 czerwca 2011 r.

DECYZJA

Na podstawie art. 24 ust. 1 pkt 2 ustawy z dnia 15 grudnia 2000r. o samorządach zawodowych architektów, inżynierów budownictwa oraz urbanistów (*Dz.U. z 2001r., Nr 5, poz. 42 z późn. zm.*) i art. 12 ust. 1 pkt 1 i 5, art. 12 ust. 3, art. 13 ust. 1 pkt 1 i ust. 4, art. 14 ust. 1 pkt 2 ustawy z dnia 7 lipca 1994r. Prawo budowlane (*tekst jednolity: Dz.U. z 2010r., Nr 243, poz. 1623 z późn. zm.*) oraz § 11 ust. 1 pkt 1, § 15 i § 17 ust. 1 pkt 1 rozporządzenia Ministra Transportu i Budownictwa z dnia 28 kwietnia 2006r. w sprawie samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie (*Dz.U. z 2006r., Nr 83, poz. 578 z późn. zm.*), art. 104 ustawy z dnia 14 czerwca 1960r. Kodeksu postępowania administracyjnego (*tekst jednolity: Dz.U. z 2000r., Nr 98, poz. 1071 z późn. zm.*)

Okręgowa Komisja Kwalifikacyjna

Świętokrzyskiej Izby Inżynierów Budownictwa

nadaje Panu

Mateuszowi Pawłowi Paciura

magistrowi inżynierowi budownictwa

urodzonemu dnia 3 grudnia 1976 roku w Sandomierzu

UPRAWNIENIA BUDOWLANE

nr ewidencyjny SWK/0006/POOK/11

do projektowania bez ograniczeń

w specjalności konstrukcyjno-budowlanej

2. OPIS ROZWIĄZAŃ KONSTRUKCYJNYCH

2.1. Charakterystyka ogólna

Przedmiotem opracowania jest projekt budynku świetlicy wiejskiej.

Budynek zaprojektowany został jako jednokondygnacyjny z antresolą i dachem dwuspadowym, niepodpiwniczony, w technologii tradycyjnej murowanej i monolitycznej wylewanej. Konstrukcję projektowanego budynku stanowi układ ścian murowanych wzmocnionych układem poziomych wieńców i pionowych trzpieni żelbetowych. Konstrukcję dachu zaprojektowano jako więźbę jętkową z płatwią kalenicową opartą na ścianach nośnych budynku. Posadowienie budynku zaprojektowano jako bezpośrednie w postaci wzajemnie powiązanych ze sobą stóp i ław żelbetowych, na gruncie rodzimym.

Przyjęte założenia projektowe:

- Projektowany okres użytkowania budynku – 50 lat,
- Klasa konstrukcji budynku – S4,
- Klasa ekspozycji konstrukcji żelbetowych – XC2 – dla fundamentów i XC1 dla pozostałych elementów.
- Klasa użytkowania konstrukcji drewnianych – 2,
- Klasa odporności ogniowej elementów budynku:
 - R30 – główna konstrukcja nośna,
 - konstrukcja dachu bez wymagań.

2.2. Charakterystyka projektowanych elementów konstrukcyjnych

2.2.1. Warunki gruntowo-wodne

Warunki gruntowo-wodne określono na podstawie „OPINI GEOTECHNICZNEJ” określającej warunki gruntowo – wodne terenu projektowanej zabudowy działki nr ew. 319 w Koćmierzowie, opracowanej przez mgr inż. Bartosz Borowski w grudniu 2022r.

Warunki geotechniczne terenu objętego badaniami, rozpoznano przy pomocy normowych badań polowych. Zgodnie z ogólnie przyjętymi zaleceniami, stwierdzonym gruntem przydzielono warstwy geotechniczne, których charakterystyka wygląda następująco:

Na podstawie badań wykonanych w grudniu 2022r. stwierdzono jako pierwszą od powierzchni terenu warstwę nasypów antropogenicznych zbudowanych głównie z przemieszanego materiału lokalnego (pyły, piaski pylaste, niewielkie domieszki kruszywa i okruchów cegieł). Nasypy osiągają miąższość 0,9-1,4m.

Bezpośrednio pod nasypami antropogenicznych zalegają mady rzeczne wykształcone w formie twar doplastycznych pyłów piaszczystych z przewarstwieniami piasków pylastych. Mady występują do głębokości ok 1,6-2,0m p.p.t.

Poniżej gruntów spoistych, do głębokości rozpoznania stwierdzono średniozagęszczone piaski średnie akumulacji rzecznej. W obrębie gruntów piaszczystych w otworze OW-3 (w intrerwale głębokości 1,6-2,7m p.p.t) występują niewielkiej miąższości przewarstwienia pyłów.

W rejonie badań, wykonanymi otworami stwierdzono przejawy wód gruntowych w postaci swobodnego zwierciadła wód gruntowych stabilizującego się na głębokości 2,8-2,9m p.p.t. (rz. ~141,80m n.p.m., stan na 15.11.2022r.)

Wody gruntowe są w kontakcie hydraulicznym z wodami powierzchniowymi. Poziom zwierciadła wód podziemnych będzie ulegał okresowym wahaniom zależnym od stanu wód powierzchniowych (rz. Wisła) oraz od warunków atmosferycznych. Przyjmuje się, że poziom ten wahać może się w granicach +/- 1,0m.

Wartości parametrów geotechnicznych ustalono na podstawie badań polowych, metod korelacyjnych oraz doświadczeń własnych na podobnych terenach.

Zestawienie charakterystycznych wartości parametrów geotechnicznych wydzielonych warstw zawiera załącznik nr 5.

2.2.2. Warunki geotechniczne

Na podstawie analizy wyników przeprowadzonych badań w rejonie projektowanej inwestycji, wydzielono w podłożu trzy pakiety geotechniczne zróżnicowane litologicznie i genetycznie. W obrębie pakietów wydzielono warstwy geotechniczne o zbliżonych parametrach fizyczno-mechanicznych:

Pakiet I – nasypy antropogeniczne (aQh),

Pakiet II – mady rzeczne (fQh).

Pakiet III – aluwia piaszczyste (fQh),

Pakiet I:

W-wa I – tworzą ją nasypy antropogeniczne zbudowane głównie z przemieszanego materiału lokalnego, tj. pyłów, piasków pylastych, kruszywa i okruszków cegieł. Nasypy osiągają miąższość 0,9-1,4m. Barwy ciemnobrązowej, wilgotne i małowilgotne.

Ze względu na niejednorodny skład warstwę charakteryzuje znaczna anizotropia cech fizyczno-mechanicznych. Warstwę uznaje się za słabonośną i zaleca się jej usunięcie. Kategoria urabialności II (wg KNR nr 2-01).

Pakiet II:

W-wa II – mady rzeczne wykształcone pyły piaszczyste, miejscami z przewarstwieniami piasków pylastych. Mady występują pod nasypami, do głębokości ok. 2,0m p.p.t.. Barwy szarobrązowej, wilgotne. W stanie twardoplastycznym. Na

podstawie badań terenowych przyjęto średnią wartość stopnia plastyczności $IL=0,20$.

Grunty pakietu II bardzo wysadzinowe (grupa nośności G4 wg KTNPiP, GDDKiA 2014). Wrażliwe na wzrost wilgotności na skutek którego ulegają uplastycznieniu i pogorszeniu parametrów geotechnicznych. Należy bezwzględnie chronić je przed rozmakaniem, przemarzaniem i wibracjami (tiksotropia). Kategoria urabialności II (wg KNR 2-01).

Pakiet III:

W-wa III – holocenijskie aluwia piaszczyste. Wykształcone jako piaski średnie, miejscami drobne, lokalnie z niewielkimi przewarstwieniami pyłów. Barwy brązowej i szarej, wilgotne i nawodnione. Zalegają od głębokości ok. 2,0m p.p.t. do głębokości rozpoznania. Występują w stanie średniozagęszczonym. Średni stopień zagęszczenia wynosi $ID=0,40$.

Grunty w-wy III są gruntami niewysadzinowymi (grupa nośności G1 wg KTNPiP, GDDKiA 2014). Kategoria urabialności II (wg KNR nr 2-01).

Układ warstw przedstawiono na kartach otworów geotechnicznych (załącznik 3.1-3.3) oraz na przekroju geotechnicznym (załącznik 4).

Parametry geotechniczne warstw przedstawiono w tabeli charakterystycznych wartości parametrów fizyczno-mechanicznych (załącznik 5).

Zgodnie z Rozporządzeniem Ministra Transportu, Budownictwa i Gospodarki Morskiej z dnia 25 kwietnia 2012 r. w sprawie ustalania geotechnicznych warunków posadawiania obiektów budowlanych (Dz. U. Nr 81, poz. 463) ustalono proste warunki gruntowe, a projektowane obiekty proponuje się zaliczyć do pierwszej kategorii geotechnicznej. Ostateczną decyzję o nadaniu kategorii geotechnicznej podejmie Projektant.

W dokumentacji tej, sformułowano następujące wnioski:

- 1) Niniejsze opracowanie powstało na zlecenie firmy PEMAT PROJEKT Sp. z o.o., ul. Przemysłowa 8, 27-600 Sandomierz z dnia 02.11.2022r. Inwestorem jest Gmina Samborzec, Samborzec 43, 27-650 Samborzec.,
- 2) Celem opracowania jest wstępne określenie warunków gruntowo-wodnych dla potrzeb opracowania projektu budynku świetlicy wiejskiej wraz z niezbędną infrastrukturą techniczną w Koćmierzowie w oparciu o analizę

dostępnych materiałów archiwalnych oraz wykonanych badań geotechnicznych,

- 3) Administracyjnie teren badań położony jest w gm. Samborzec, pow. sandomierski, woj. świętokrzyskie,
- 4) W ramach prac terenowych w listopadzie 2022r. odwiercono 3 otwory badawcze do głębokości 4,0m p.p.t. Łącznie wykonano 12,0mb wierceń. Zakres prac uzgodniony został z Projektantem,
- 5) Wiercenia badawcze wykonane zostały wiertnicą mechaniczną WSG-W systemem „na sucho”, tj. bez użycia płuczki, świdrem ślimakowym ϕ – 110 mm,
- 6) Badania polowe zrealizowano pod nadzorem uprawnionego geologa mgr inż. Bartosza Borowskiego,
- 7) Na podstawie analizy wyników przeprowadzonych badań w rejonie projektowanej inwestycji, wydzielono w podłożu trzy pakiety geotechniczne, w tym pakiet do której zaklasyfikowano nasypy antropogeniczne,
- 8) W budowie geologicznej rejonu badań występują nasypy antropogeniczne utworzone na utworach aluwialnych,
- 9) Wykonanymi otworami stwierdzono występowanie swobodnego zwierciadła wód podziemnych stabilizującego się na rz. ok. 141,80m n.p.m. (stan na listopad 2022r.).
- 10) Ze względu na dobry kontakt hydrauliczny wód podziemnych z wodami powierzchniowymi, należy liczyć się z okresowymi wahaniami zwierciadła wód podziemnych po intensywnych opadach, roztopach i suszach. Fundamenty wymagają zabezpieczenia od tych wód,
- 11) Stwierdzone w podłożu grunty spoiste - bardzo wrażliwe na wzrost wilgotności na skutek którego ulegają dalszemu uplastycznieniu i pogorszeniu parametrów geotechnicznych. Należy bezwzględnie chronić je przed rozmakaniem, przemarzaniem i wibracjami (tiksotropia),
- 12) W przypadku zalania wykopów na etapie robót ziemnych, wodę z dna wykopu należy niezwłocznie wypompować a uplastycznioną warstwę gruntów spoistych wymienić na beton podkładowy lub dobrze zagęszczalny materiał niespoisty wbudowywany warstwami (np. pospółka),
- 13) Parametry warstw geotechnicznych określono na podstawie wyników badań terenowych oraz na podstawie zależności korelacyjnych i doświadczeń własnych (załącznik nr 5),
- 14) Strefa przemarzania dla omawianego rejonu wynosi $h_z=1,0m$,
- 15) W celu minimalizacji ryzyka nierównomiernych osiadań zaleca się posadowienie w obrębie jednej w-wy geotechnicznej, poniżej poziomu przemarzania,

- 16) Teren wykonanych badań zlokalizowany jest poza obszarem występowania zjawisk i procesów geodynamicznych,
- 17) W związku z punktowym charakterem rozpoznania, na etapie robót ziemnych zaleca się nadzór uprawnionego geologa,
- 18) Zgodnie z Rozporządzeniem Ministra Transportu, Budownictwa i Gospodarki Morskiej z dnia 25 kwietnia 2012r. w sprawie ustalania geotechnicznych warunków posadawiania obiektów budowlanych (Dz. U. z 2012r. poz 463.) ustala się **proste warunki gruntowe**,
- 19) Proponuje się przyjąć **I kategorię geotechniczną**. Ostateczną decyzję o nadaniu kategorii geotechnicznej w nawiązaniu do wyników badań podejmie Projektant.

Na podstawie wyników badań, dla podłoża projektowanego obiektu przyjęto proste warunki gruntowe i I kategorię geotechniczną.

2.2.3. Posadowienie

Zalegające w podłożu grunty nośne pozwalają na bezpośrednie posadowienie fundamentów projektowanego budynku. Przyjęto fundamenty w postaci stóp i ław fundamentowych. Ze względu na grunty spoiste - bardzo wrażliwe na wzrost wilgotności pod wpływem nadmiernego nawilgocenia dla bezpieczeństwa obiektu przyjęto posadowienie na rzędnej 143,55m n.p.m., czyli 1,45m poniżej projektowanego poziomu „0” budynku, aby ograniczyć wpływ oddziaływań środowiskowych na wilgotność podłoża pod fundamentem. W przypadku wystąpienia gruntów nasypanych poniżej projektowanego poziomu posadowienia należy je usunąć spod fundamentu aż do warstw gruntów rodzimych nośnych i zastąpić podbudową z chudego betonu, piasku zagęszczonego do $I_s=0,98$ lub piasku stabilizowanego cementem. Podobnie należy postąpić w przypadku wystąpienia gruntów plastycznych w rejonie projektowanego posadowienia.

2.2.4. Roboty ziemne

Projektowane posadowienie budynku, jego lokalizacja oraz warunki gruntowo - wodne umożliwiają prowadzenie prac ziemnych w szerokoprzestrzennym wykopie otwartym. Nie przewiduje się konieczności dodatkowego zabezpieczenia wykopu w postaci jego tymczasowej obudowy. Z uwagi na grunty spoiste - bardzo wrażliwe na wzrost wilgotności pod wpływem nadmiernego nawilgocenia, wskazane jest położenie szczególnego nacisku na właściwe odprowadzenie wód opadowych i roztopowych z terenu zabudowy. Należy zwrócić szczególną uwagę na szczelność wykonanych podziemnych sieci kanalizacyjnych i wodociągowych.

Zaleca się prowadzić roboty ziemne wyłącznie w okresie suchym. W celu uniknięcia upłynnienia, uplastycznienia gruntów wykop-podbudowę należy jak najszybciej przykryć warstwą chudego betonu.

W czasie wykonywania prac ziemnych należy przestrzegać wytycznych ochrony podłoża gruntowego zawartych PN-EN 1997-1 nie dopuszczając do naruszenia jego struktury lub przemarznięcia. Grunt zalegający w dnie wykopu należy chronić przed dopływem wód atmosferycznych

i natychmiast je usuwać. Zasypywanie fundamentów po stronie zewnętrznej budynku, do projektowanego poziomu terenu, uwzględniając także warstwy wegetacyjne i nawierzchniowe, należy wykonać przez staranne uszczelnienie nieprzepuszczalnym gruntem spoistym wypełniając przestrzeń między ścianą budynku a ścianą wykopu np. dobrze ubitą gliną, a wzdłuż ścian budynku na powierzchni terenu należy wykonać opaskę z betonu lub płyt chodnikowych o szerokości min. 0,5m. Takie rozwiązanie będzie zapobiegać spływowi wód deszczowych po ścianie fundamentu i przeciwdziałać pogorszeniu się nośności podłoża w strefie posadowienia. Fundamenty wewnątrz budynku należy zasypywać do poziomu spodu warstw podbudowy posadzki, jednak nie mniejszego niż 500mm od spodu fundamentu. Nie należy pozostawiać niezasypanych fundamentów przed nastaniem zimy jak również obsypywać gruntem zamarzniętym

2.2.5. Fundamenty

Zaprojektowano fundamenty żelbetowe w postaci stóp i ław fundamentowych. Na stopach posadowione będą trzpienie konstrukcji nośnej, natomiast na ławach posadowione będą murowane ściany zewnętrzne nośne i wewnętrzne nośne konstrukcji budynku. Fundamenty wykonane będą na gruncie rodzimym na warstwie gr. 100mm z betonu podkładowego. Ściany murowane wzmocnione będą trzpieniami żelbetowymi, dlatego należy w fundamentach osadzić odpowiednie zbrojnie łącznikowe.

Otulina zbrojenia $c_{nom}=50\text{mm}$. Dla płaszczyzn pionowych i poziomych przewidziano izolację przeciwwilgociową, typu lekkiego.

2.2.6. Ściany fundamentowe

Zaprojektowano ściany fundamentowe murowane z bloczków betonowych gr. 240mm posadowione na ławach fundamentowych. Ściany fundamentowe murowane zakończone będą wieńcem żelbetowym, na którym posadowione będą murowane ściany parteru. Lokalnie ściany murowane wzmocnione będą słupami i trzpieniami żelbetowymi. Otulina zbrojenia elementów żelbetowych $c_{nom}=45\text{mm}$.

2.2.7. Ściany nadziemne

Zaprojektowano ściany murowane z pustaków gazobetonowych gr. 240mm. Ściany parteru posadowione będą na wieńcach ścian fundamentowych i także zakończone wieńcami żelbetowymi. Lokalnie ściany murowane wzmocnione będą trzpieniami żelbetowymi. Ściany zewnętrzne ocieplone będą izolacją termiczną wg opracowania architektonicznego. Należy zapewnić wzajemne połączenia murarskie dochodzących do siebie ścian oraz połączenie ścian murowanych z elementami żelbetowymi za pomocą odpowiedniego zbrojenia lub stalowych elementów kotwiących. Wszystkie elementy stalowe należy stosować ocynkowane ogniowo.

2.2.8. Trzpienie żelbetowe ścian

Zaprojektowane zostały trzpienie żelbetowe monolityczne wylewane z betonu C30/37, utwardzone w fundamentach. Wymiary przekroju poprzecznego trzpieni 240x240mm. Otulina zbrojenia

$c_{nom}=30\text{mm}$. Połączenie ścian z trzpieniami żelbetowymi za pomocą poziomych prętów zbrojeniowych oraz na strzępia lub przy pomocy stalowych elementów kotwiących..

2.2.9. **Belki**

Zaprojektowane zostały belki monolityczne wylewane żelbetowe o przekroju 250x1020mm w formie podciągów stanowiące nadproże nad otworami bramowymi. Belki oparte będą na ścianach parteru, wzmocnionych trzpieniami żelbetowymi.

2.2.10. **Wieńce żelbetowe**

Zaprojektowano układ wieńców żelbetowych o przekroju 250x250mm po obwodzie całego budynku na kilku poziomach. Zwieńczenie wszystkich murowanych ścian nośnych stanowić będą żelbetowe wieńce zbrojone prętami #12, stanowiące oparcie prefabrykowanych kratownic dachu. Przyjęto otulinę zbrojenia $c_{nom}=w.g.$ rysunków.

2.2.11. **Nadproża**

Dla otworów w ścianach murowanych zaprojektowano nadproża prefabrykowane do ścian gazobetonowych w systemie z którego zostaną wykonane ściany. Dla miejsca, gdzie nie ma możliwości oparcia prefabrykatu, nadproża wykonać jako żelbetowe wylewane. Oparcie nadproży na ścianach murowanych dla rozpiętości nadproży większych niż 1500mm należy wykonać poprzez minimum dwie warstwy cegły pełnej. Otulina zbrojenia $c_{nom}=30\text{mm}$.

2.2.12. **Strop antresoli**

Płyta żelbetowa monolityczna gr. 15cm zbrojona krzyżowo. Beton B25, stal AIIIIN.

2.2.13. **Schody żelbetowe**

Schody płytowe, monolityczne. Płyta schodowa gr. 15cm. Beton B25, stal AIIIIN, AI.

2.2.14. **Wieżba dachowa**

Wieżba dachowa w głównej części rozporowa, jętkowa z płatwią kalenicową.

W części wieżby z lukarną wprowadzono płatew pośrednią, krawężnice lukarny podparto słupami. Wieżbę wykonać na podstawie części rysunkowej. Impregnacja wieżby środkami grzybobójczymi, ogniochronnymi. Drewno klasy C24.

2.2.15. **Dylatacje i przerwy robocze**

Wypełnienie dylatacji pomiędzy istniejącym budynkiem a projektowanym ze styropianu grubości 20mm. Uszczelnienie dylatacji wg detali architektonicznych.

2.2.16. **Izolacje fundamentów**

Izolacje przeciwwilgociowe zgodnie z projektem architektonicznym.

2.2.16. Ścianki działowe

Ścianki działowe wykonane będą zgodnie z wytycznymi zawartymi w projekcie architektonicznym.

2.2.17. Materiały

- a) konstrukcje żelbetowe - (C30/37), dla konstrukcji podziemnych W8
- b) konstrukcje murowane
 - ściany fundamentowe - bloczki z betonu C25/30 na zaprawie cementowej 5MPa,
 - ściany nadziemne - pustaki ceramiczne kl.20, na zaprawie klasy 5MPa,
- c) stal zbrojeniowa - klasa B-zbrojenie główne, klasa A-pręty montażowe.
- d) konstrukcje drewniane – klasa C24.

2.2.18. Odporność ogniowa elementów konstrukcji

Ze względu na przeznaczenie budynku, elementy jego konstrukcji zaprojektowano z odpowiednim doбором przekroju poprzecznego i grubości otuliny, zgodnie z wytycznymi zawartymi w dokumentach normowych.

Odporność ogniowa poszczególnych elementów budowlanych:

- konstrukcja nośna parteru - REI 30
- konstrukcja drewniana i przekrycie dachu - bez wymagań

Wszystkie elementy budynku NRO (nie rozprzestrzeniające ognia)

2.2.19. Wytyczne wykonania prac ziemnych i fundamentów

Roboty ziemne związane z fundamentami projektowanego obiektu, wykopy, przygotowanie podłoża oraz zasypywanie fundamentów powinny być wykonane zgodnie z wymogami PN-EN 1997-1 i odebrane przez uprawnionego geologa. W przypadku stwierdzenia warunków gruntowo-wodnych w podłożu projektowanego obiektu, odbiegających od tych przyjętych w projekcie, należy o tym powiadomić projektanta.

2.2.20. Wytyczne wykonania konstrukcji żelbetowych

Przygotowanie i montaż zbrojenia oraz mieszanki betonowej i jej układanie, a także pielęgnacja betonu powinny być wykonane zgodnie z wymaganiami normy PN-EN 13670:2011. Przy wykonywaniu elementów żelbetowych należy uwzględnić instalację uziemienia budynku zgodnie z projektem branży elektrycznej.

2.2.21. Wytyczne wykonania konstrukcji murowych

Dla robót murarskich ustala się kategorię A wykonania robót tj. roboty wykonuje wyszkolony zespół pod nadzorem majstra murarskiego, stosowane są zaprawy fabryczne, a jakość robót kontroluje osoba o odpowiednich kwalifikacjach, jednocześnie wymaga się, aby kategoria produkcji elementów murowych wynosiła I. Murowanie ścian należy prowadzić zgodnie z technologią i wytycznymi

producenta pustaków i zaprawy oraz ogólnymi wytycznymi odnośnie prowadzenia robót murarskich. Elementy murowe należy łączyć ze sobą pełną spoiną poziomą i pionową, zapewniając właściwe przewiązanie muru, zwłaszcza w jego narożach. Ściany murowane należy łączyć z trzpieniami żelbetowymi na strzępia oraz za pomocą ich zbrojenia poziomego.

2.2.22. Wytyczne wykonania konstrukcji drewnianych

Konstrukcja drewniana dachu może być wykonana i montowana wyłącznie na podstawie zaakceptowanej dokumentacji wykonawczej i warsztatowej oraz po opracowaniu projektu organizacji i montażu. Opracowanie tych dokumentacji będzie po stronie dostawcy prefabrykowanych dźwigarów dachowych.

2.2.23. Uwagi końcowe

Roboty budowlano – montażowe należy wykonywać zgodnie z obowiązującymi polskimi normami, przepisami BHP i p.poż. oraz zgodnie ze sztuką budowlaną i „Warunkami technicznymi wykonania i odbioru robót budowlano – montażowych” Wydawnictwo Arkady Warszawa 1989 uwzględniając późniejsze aktualizacje oraz zmiany norm i przepisów związanych, wymienionych w tym opracowaniu, pod nadzorem uprawnionych inspektorów nadzoru inwestorskiego.

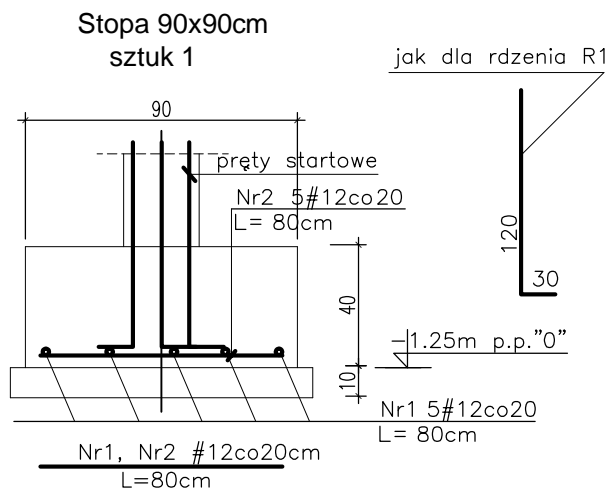
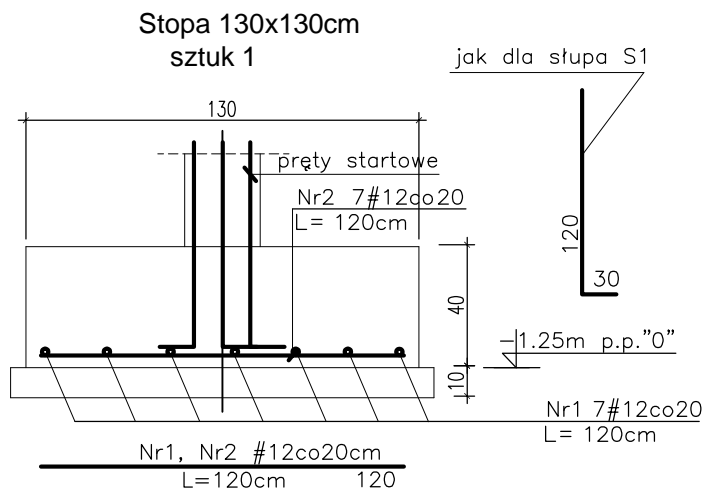
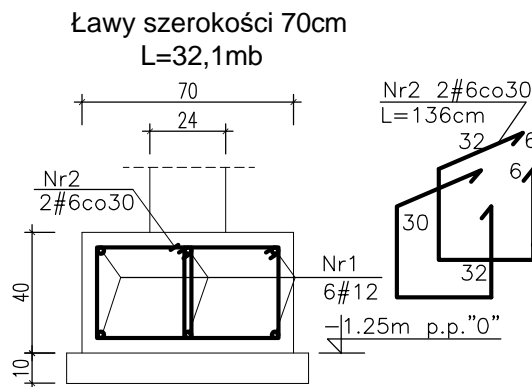
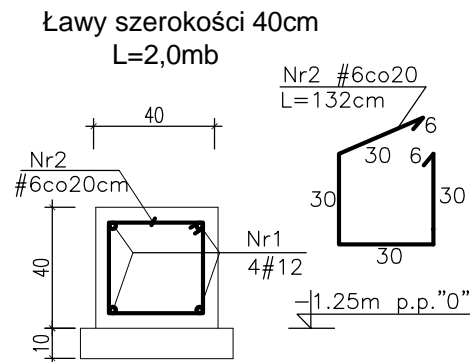
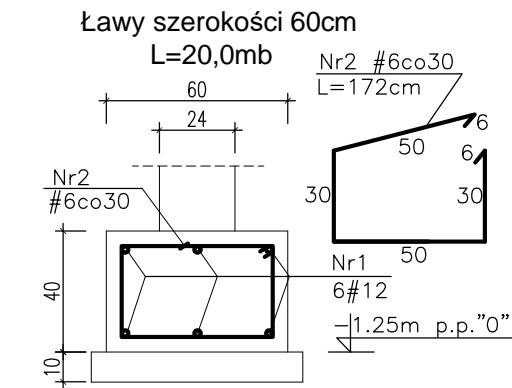
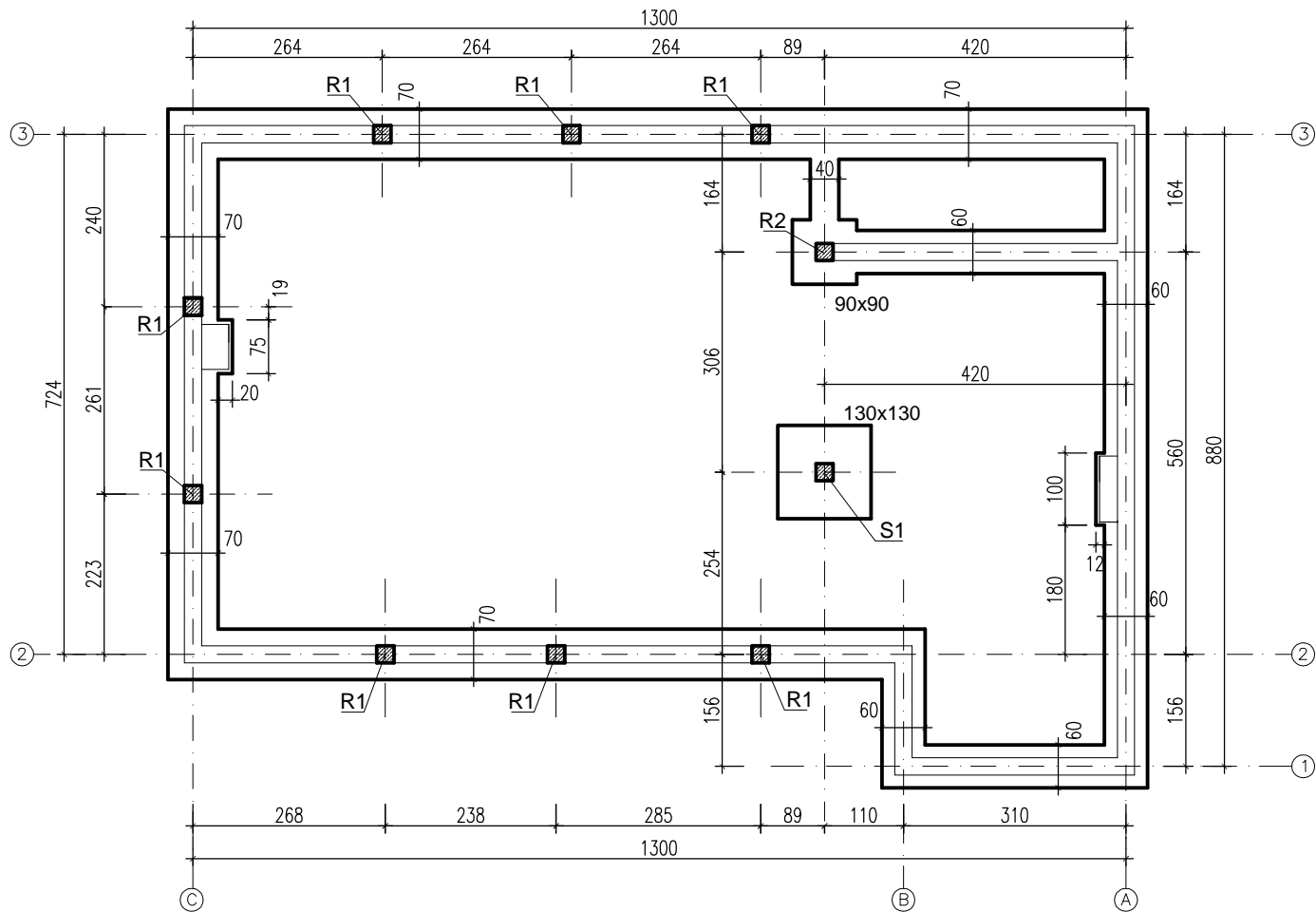
Przed rozpoczęciem robót kierownik budowy powinien sporządzić plan bezpieczeństwa i ochrony zdrowia zwany „Planem BIOZ” zgodnie z Rozporządzeniem Ministra Infrastruktury z dnia 23.06.2003r. (Dz. U. z 2003r. nr 120 poz. 1126).

Wszelkie materiały, wyroby i urządzenia stosowane na budowie powinny odpowiadać Polskim Normom, odnośnym przepisom ich stosowania i wykorzystania i być stosowane zgodnie z dokumentacją zgodnie z art.10 Prawa Budowlanego z 07.07.1994r. z późniejszymi zmianami i przepisami Ministra Planowania Przestrzennego i Budownictwa z 19.12.1994 r. z późniejszymi zmianami.


Projektant:

mgr inż. Mateusz Paciura

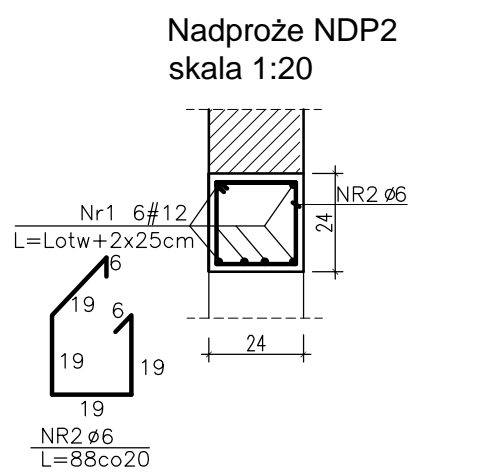
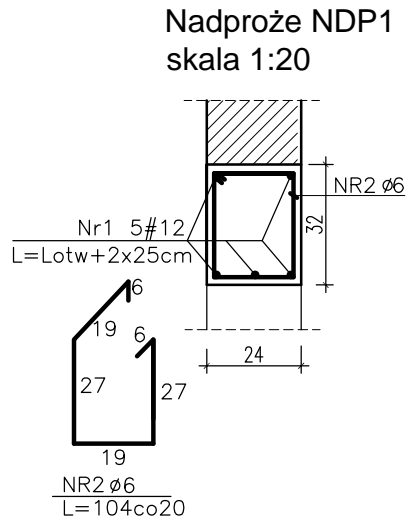
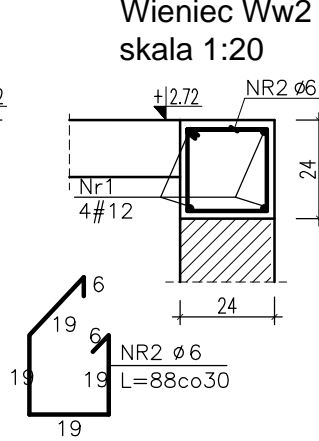
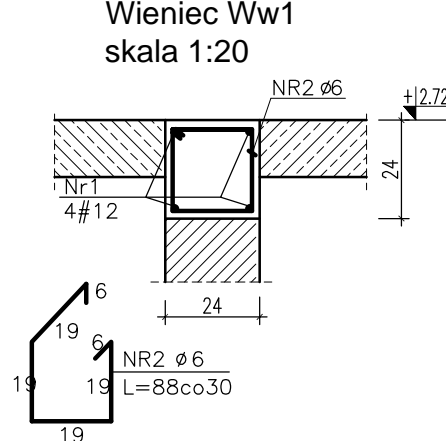
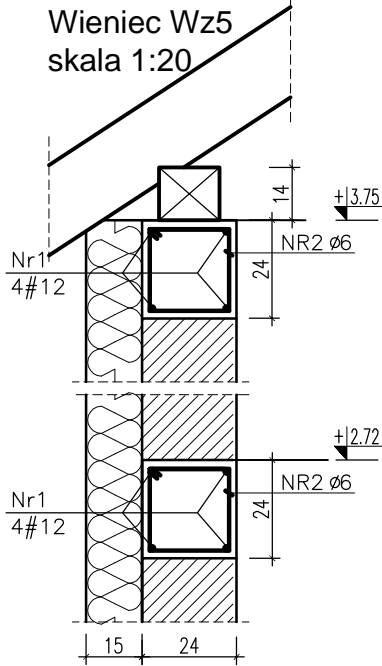
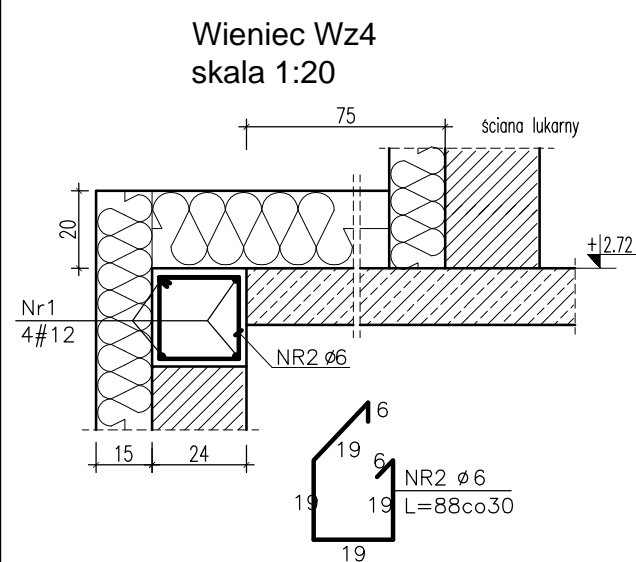
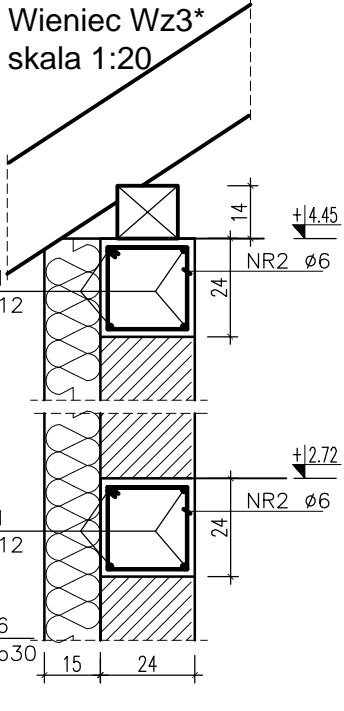
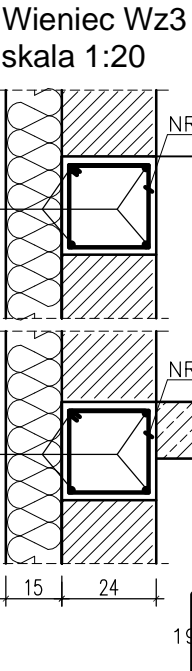
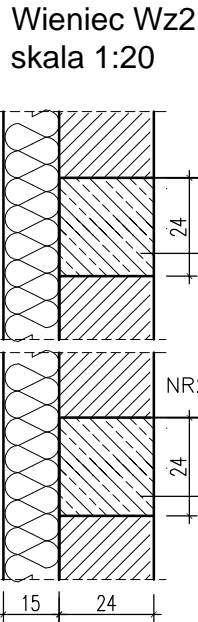
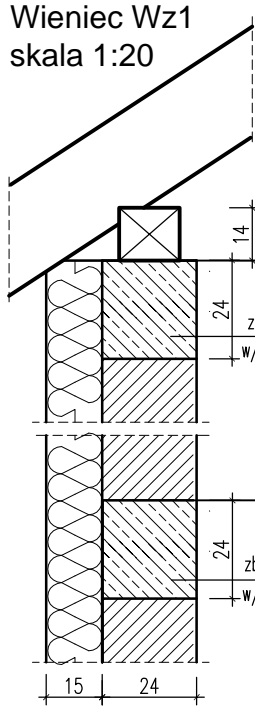
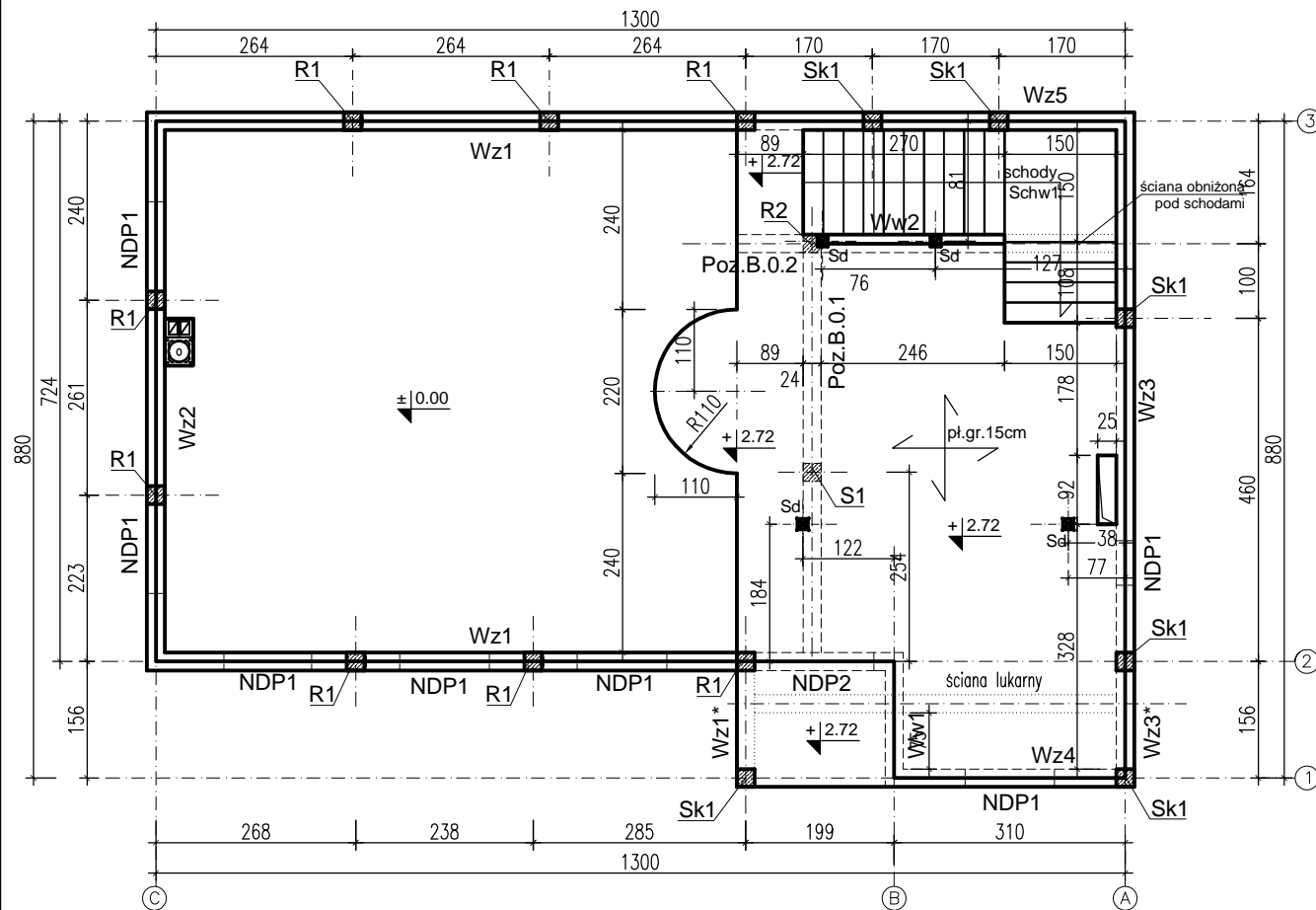
Rzut fundamentów, detale fundamentów
beton B25, stal AIII(##)
skala 1:100



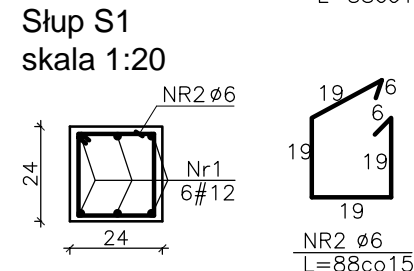
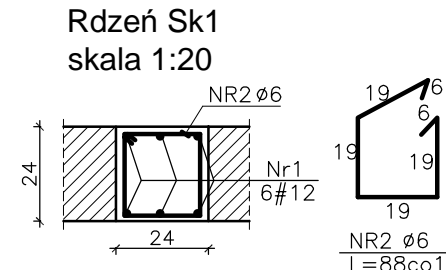
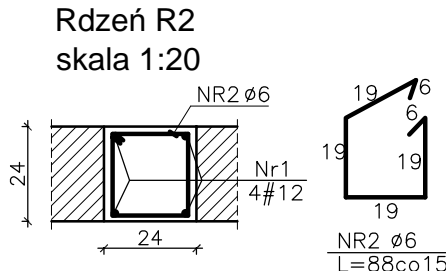
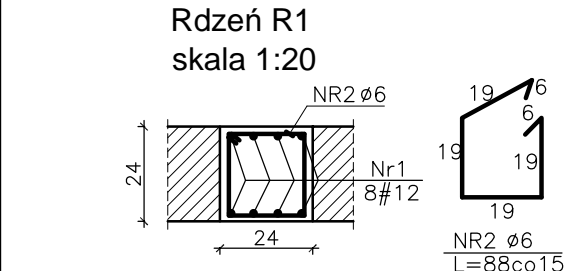
- UWAGI:
- poziom posadowienia fundamentów -1.25m poniżej poziomu zera budynku;
 - pod fundamentami wylać warstwę chudego betonu B10 gr.10cm
 - ze zbrojenia ław, stóp wyprowadzić pręty startowe słupów, rdzeni;
 - ze zbrojenia ław fundamentowych wyprowadzić bednarkę do połączenia z instalacją odgromową - według projektu branżowego
 - pręty główne ław krzyżujących się łączyć wkładkami kątowymi L=60+60cm
 - podane długości ław dotyczą zbrojenia (nie powinny być podstawą obliczeń objętości betonu na fundamenty);


Inwestor:		Jednostka projektowa:				
GMINA SAMBORZEC 27-650 SAMBORZEC SAMBORZEC 43		 <div>PEMAT PROJEKT Sp. z o.o. 27-600 Sandomierz, Przemysłowa 8 e-mail: mpaciura@gmail.com tel: 509-327-327</div>				
Zadanie: BUDYNEK ŚWIETLICY WIEJSKIEJ WRAZ Z NIEZBĘDNĄ INFRASTRUKTURĄ TECHNICZNĄ				Projektant:	mgr inż. Mateusz Paciura	
				Spec. konstrukcyjna	SWK/0006/P00K/11	
Adres obiektu:				Branża:		
Koćmierzów, działka nr ewid. 319				ARCHITEKTONICZNO-BUDOWLANA		
Data:	Treść rysunku:			Rysunek Nr:		Rew:
09.2023						
Skala:	RZUT FUNDAMENTÓW DETALE FUNDAMENTÓW			K-01		A
1:100						

Schemat konstrukcji stropu nad parterem (stropu antresoli)
elementy żelbetowe beton B25, stal AIII(#), AI(Ø) skala 1:100, 1:20

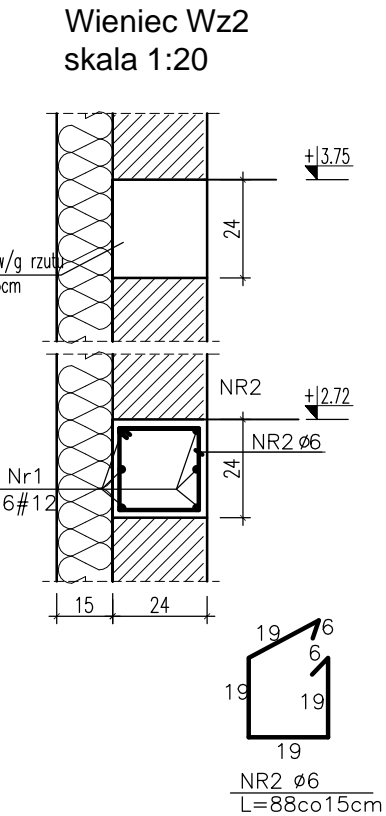
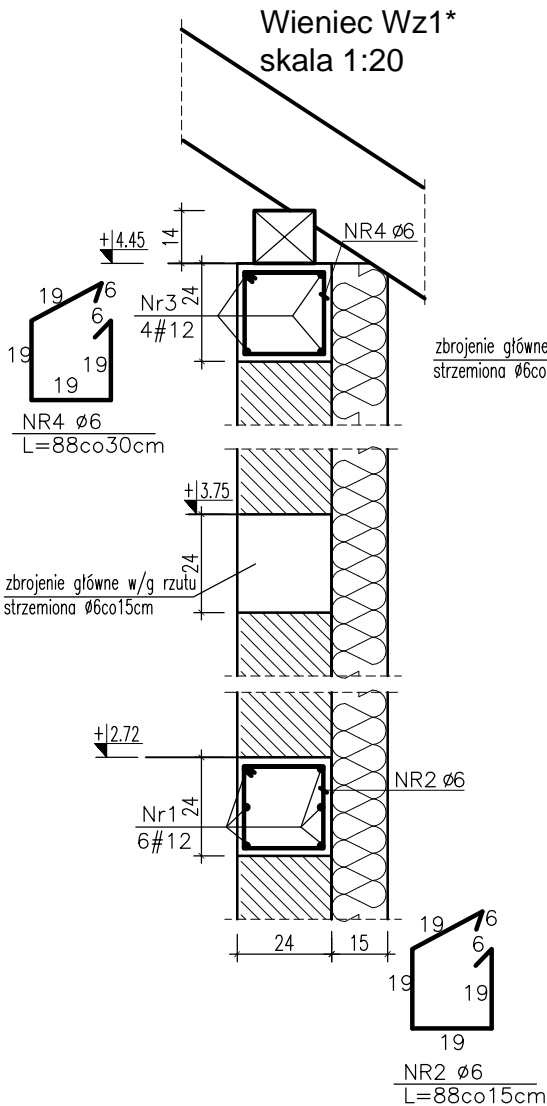
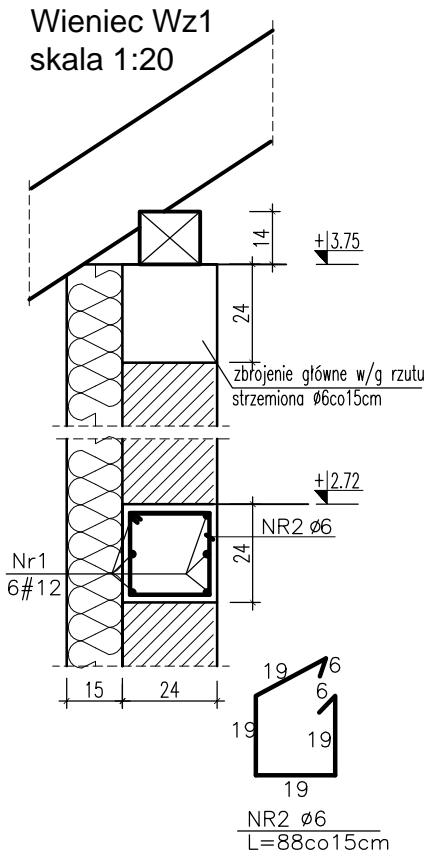
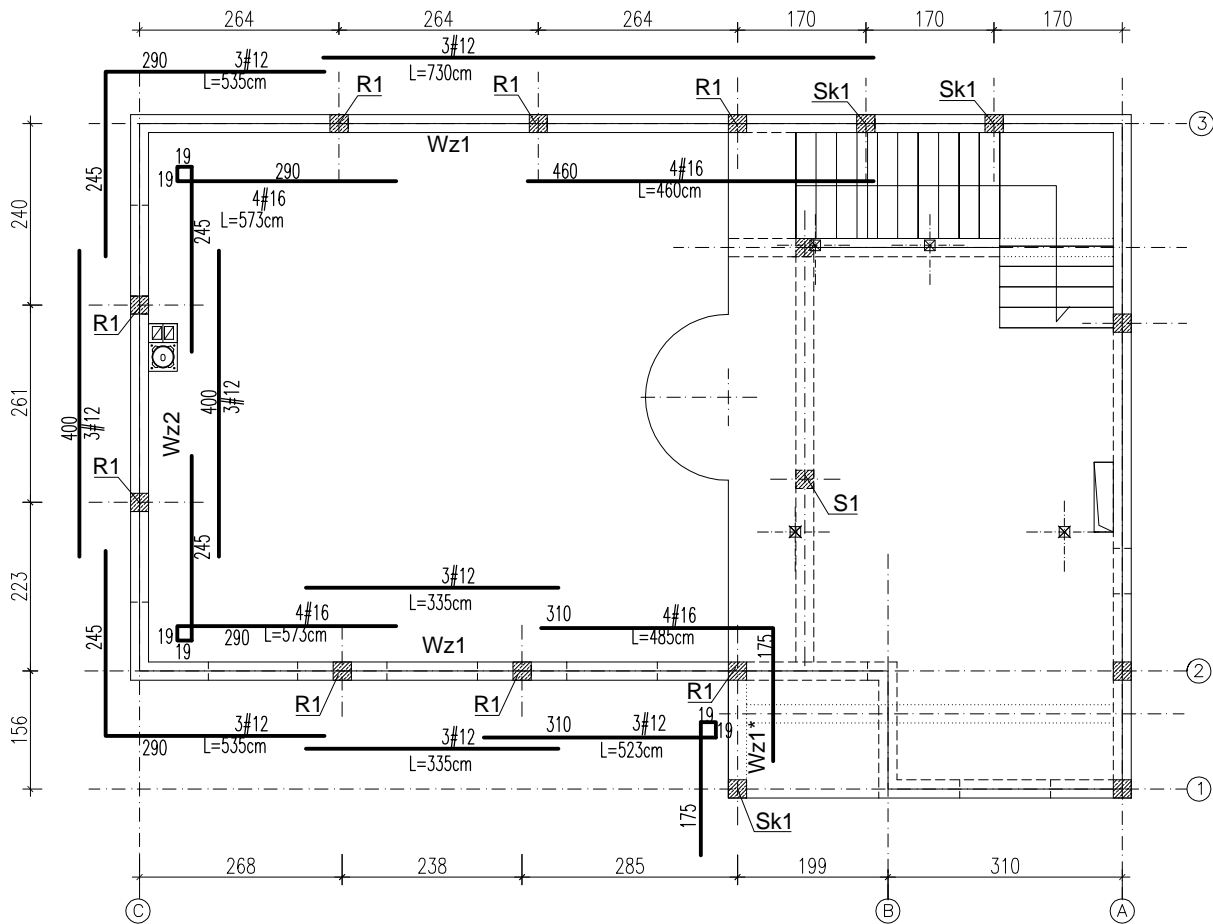



UWAGI:
- wszystkie wymiary sprawdzić na budowie
- Sd - słupy drewniane więźby



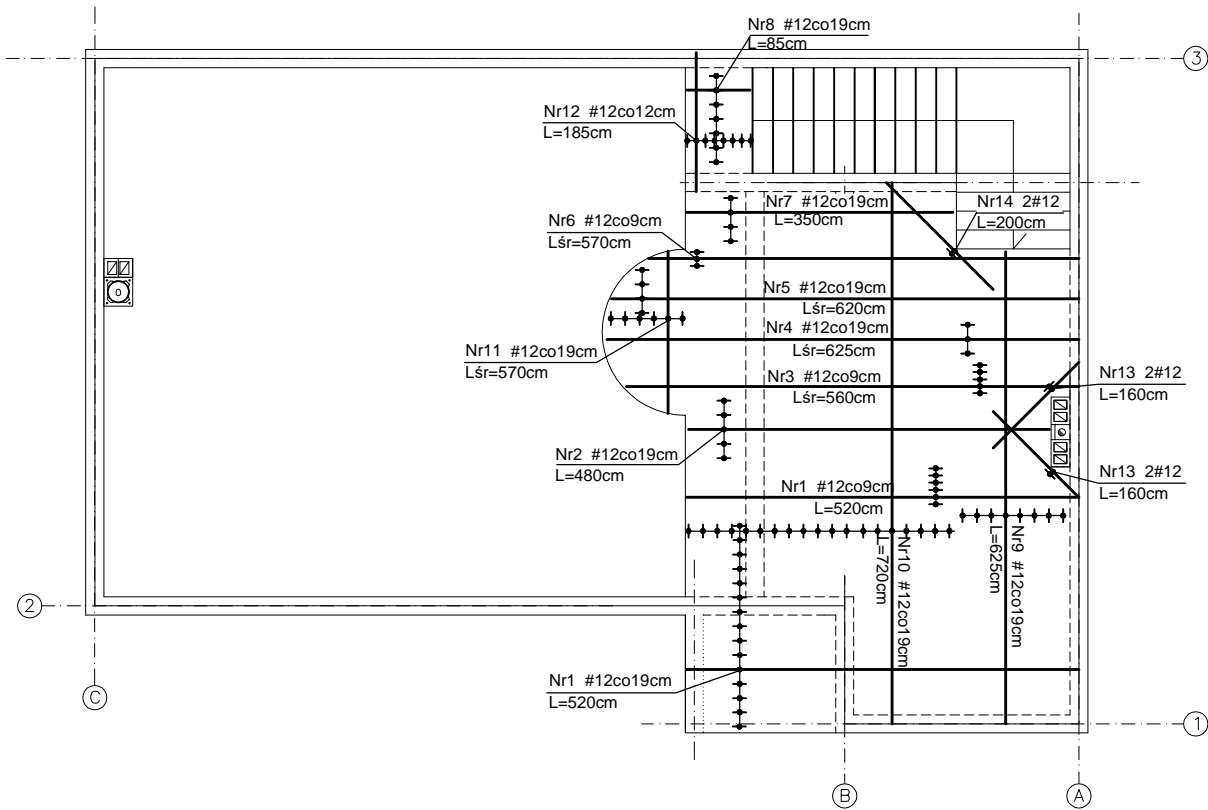
Inwestor:		Jednostka projektowa:			
GMINA SAMBORZEC 27-650 SAMBORZEC SAMBORZEC 43		 PEMAT PROJEKT Sp. z o.o. 27-600 Sandomierz, Przemysłowa 8 e-mail: mpaciura@gmail.com tel: 509-327-327			
Zadanie:				Projektant: Spec. konstrukcyjna	mgr inż. Mateusz Paciura SWK/0006/POOK/11
BUDYNEK ŚWIETLICY WIEJSKIEJ WRAZ Z NIEZBĘDNĄ INFRASTRUKTURĄ TECHNICZNĄ					
Adres obiektu:				Branża:	
Koćmierzów, działka nr ewid. 319				ARCHITEKTONICZNO-BUDOWLANA	
Data:	Treść rysunku:			Rysunek Nr:	Rew:
09.2023	SCHEMAT KONSTRUKCJI STROPU NAD PARTEREM			K-02	A
Skala:					
1:50					

Zbrojenie wieńcy Wz1, Wz1*, Wz2
elementy żelbetowe beton B25, stal AIII(#), AI(Ø) skala 1:100, 1:20

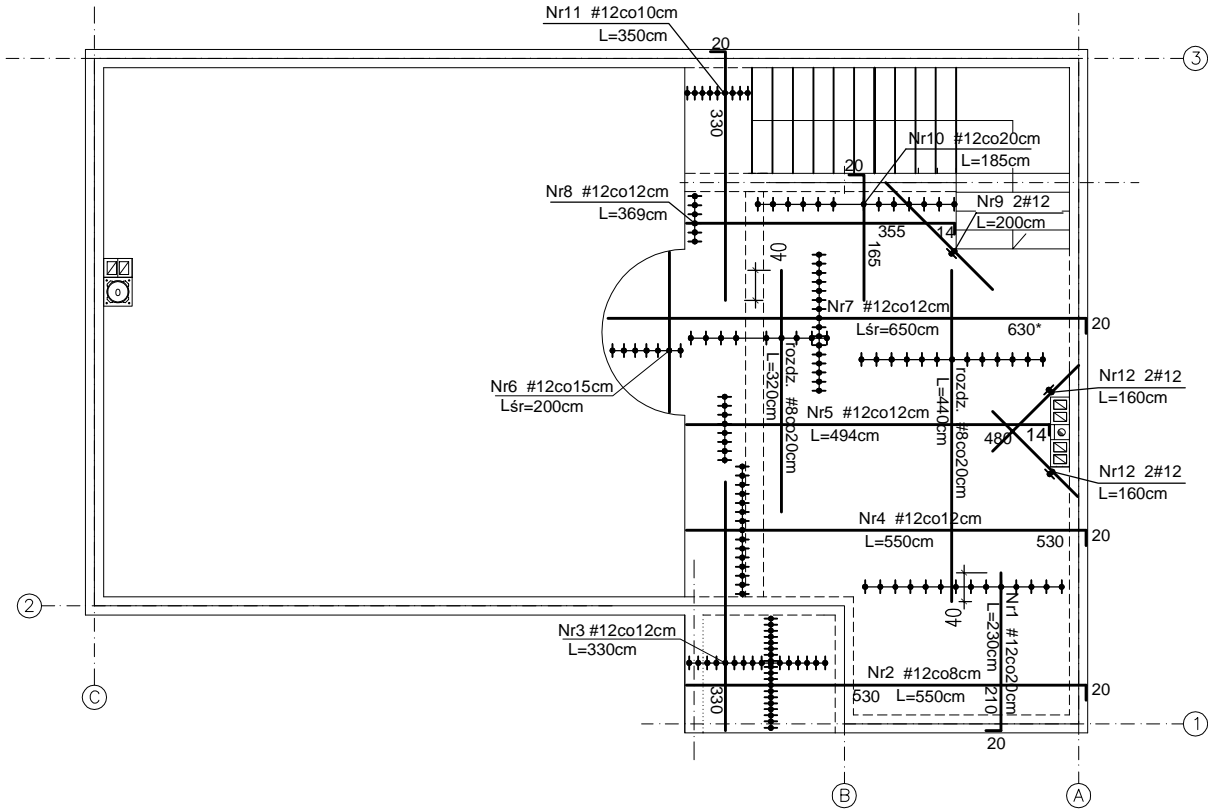


Inwestor:		Jednostka projektowa:			
GMINA SAMBORZEC 27-650 SAMBORZEC SAMBORZEC 43		 PEMAT projekt		PEMAT PROJEKT Sp. z o.o.	
				27-600 Sandomierz, Przemysłowa 8	
		e-mail: mpaciura@gmail.com			
		tel: 509-327-327			
Zadanie: BUDYNEK ŚWIETLICY WIEJSKIEJ WRAZ Z NIEZBĘDĄ INFRASTRUKTURĄ TECHNICZNĄ				Projektant:	mgr inż. Mateusz Paciura
				Spec. konstrukcyjna	SWK/0006/P00K/11
Adres obiektu: Koćmierzów, działka nr ewid. 319				Branża:	ARCHITEKTONICZNO-BUDOWLANA
Data:	Treść rysunku: ZBROJENIE WIEŃCY Wz1, Wz1*, Wz2			Rysunek Nr: K-03	Rew: A
09.2023					
Skala:					
1:100					

- ZBROJENIE DOLNE -

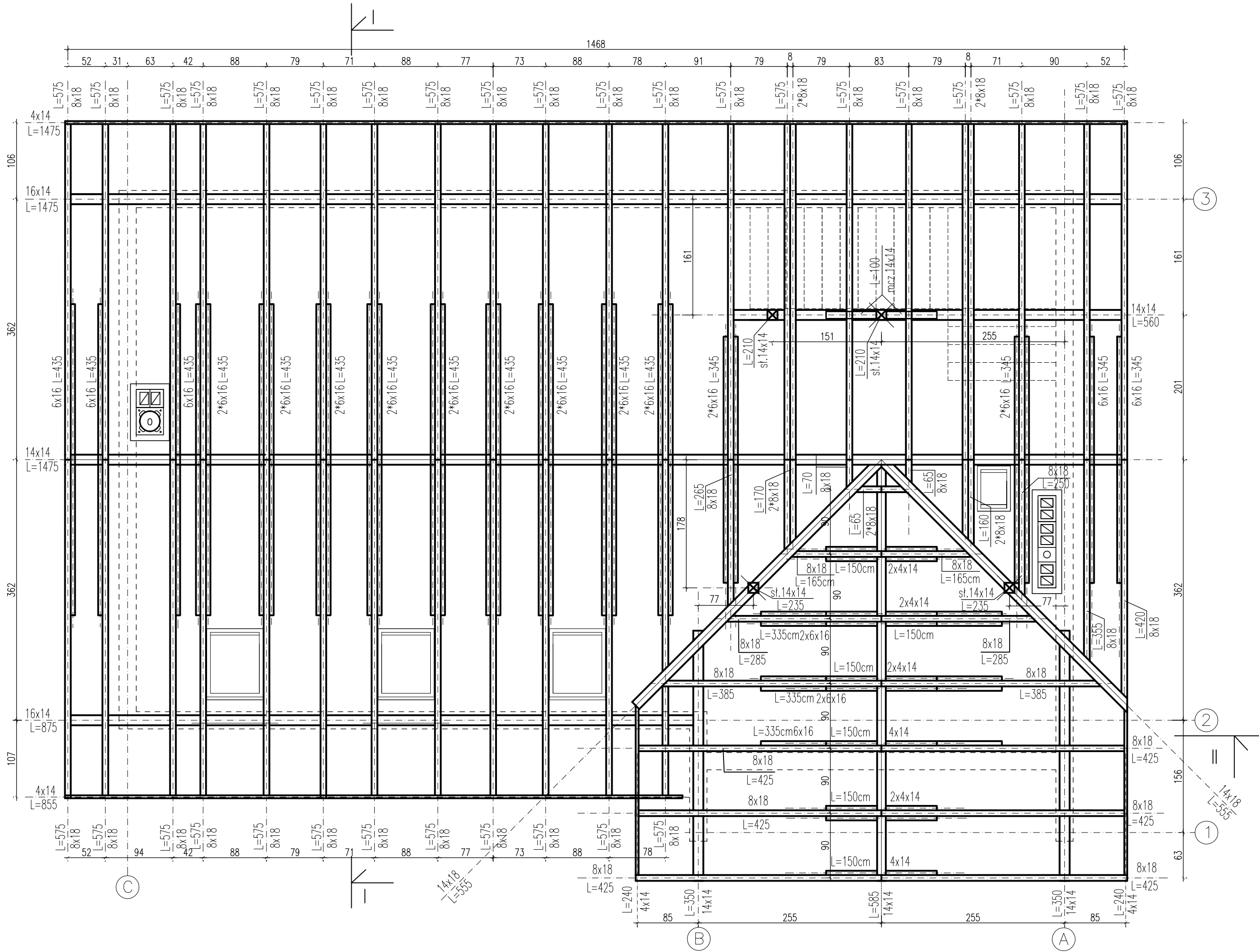


- ZBROJENIE GÓRNE -

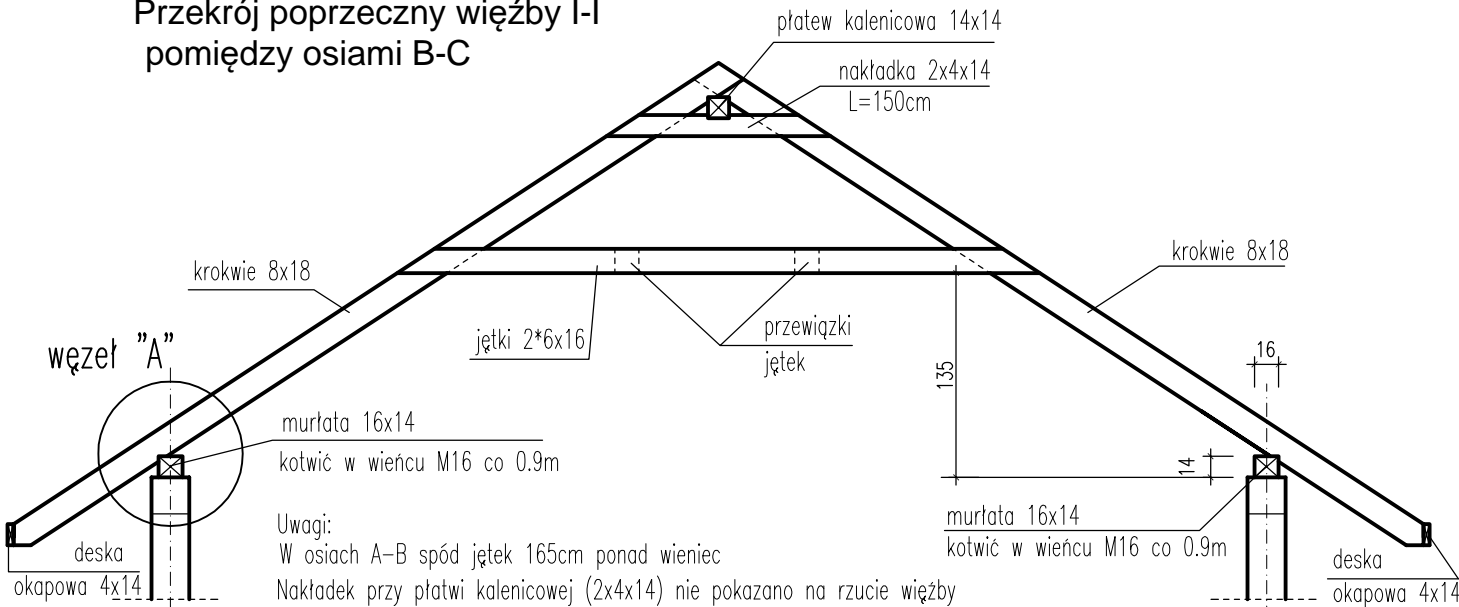


UWAGI:
- wszystkie wymiary sprawdzić na budowie
- grubości stropu: 15cm - według Schematu konstrukcji stropu
- otulina 2.0cm
- dla prętów górnych nie skrzyżowanych z prętami
głównymi prostopadłymi stosować wkładki rozdzielcze #8co20cm

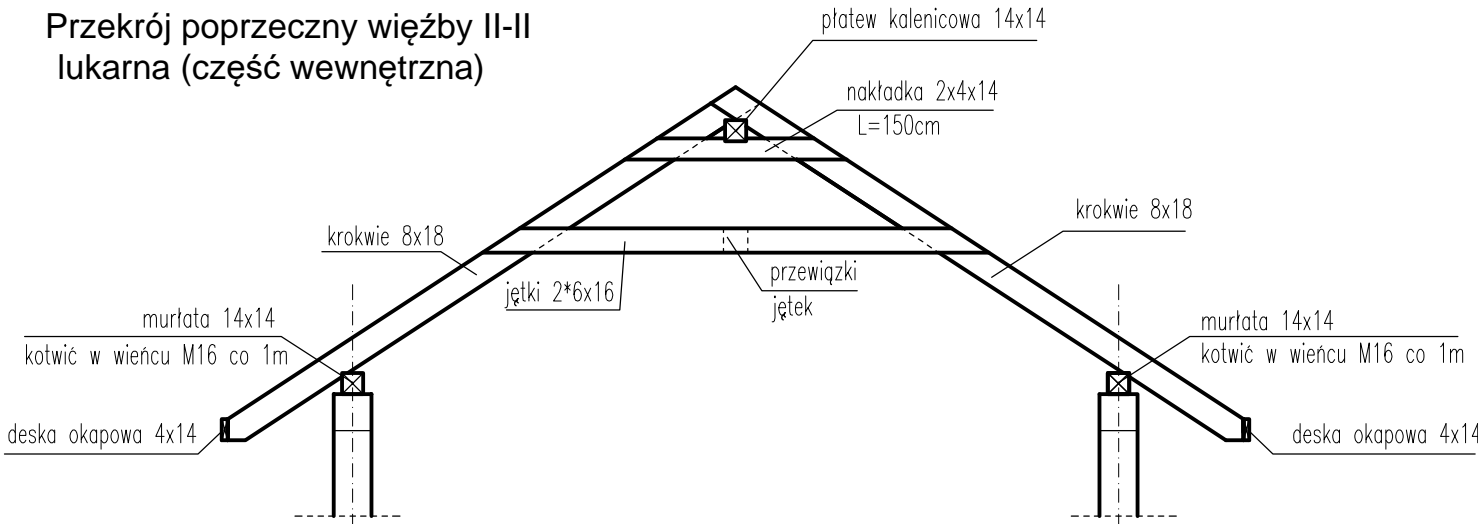
Inwestor:		Jednostka projektowa:			
GMINA SAMBORZEC 27-650 SAMBORZEC SAMBORZEC 43		 PEMAT projekt		PEMAT PROJEKT Sp. z o.o. 27-600 Sandomierz, Przemysłowa 8 e-mail: mpaciura@gmail.com tel: 509-327-327	
Zadanie:				Projektant:	mgr inż. Mateusz Paciura
				Spec. konstrukcyjna	SWK/0006/P00K/11
BUDYNEK ŚWIETLICY WIEJSKIEJ WRAZ Z NIEZBĘDNĄ INFRASTRUKTURĄ TECHNICZNĄ					
Adres obiektu:				Branża:	
Koćmierzów, działka nr ewid. 319				ARCHITEKTONICZNO-BUDOWLANA	
Data:	Treść rysunku:	SCHEMAT KONSTRUKCJI STROPU NAD PARTEREM		Rysunek Nr:	Rew:
09.2023				K-04	A
Skala:	1:100				



Przekrój poprzeczny więźby I-I
pomiędzy osiami B-C




Przekrój poprzeczny więźby II-II
lukarna (część wewnętrzna)

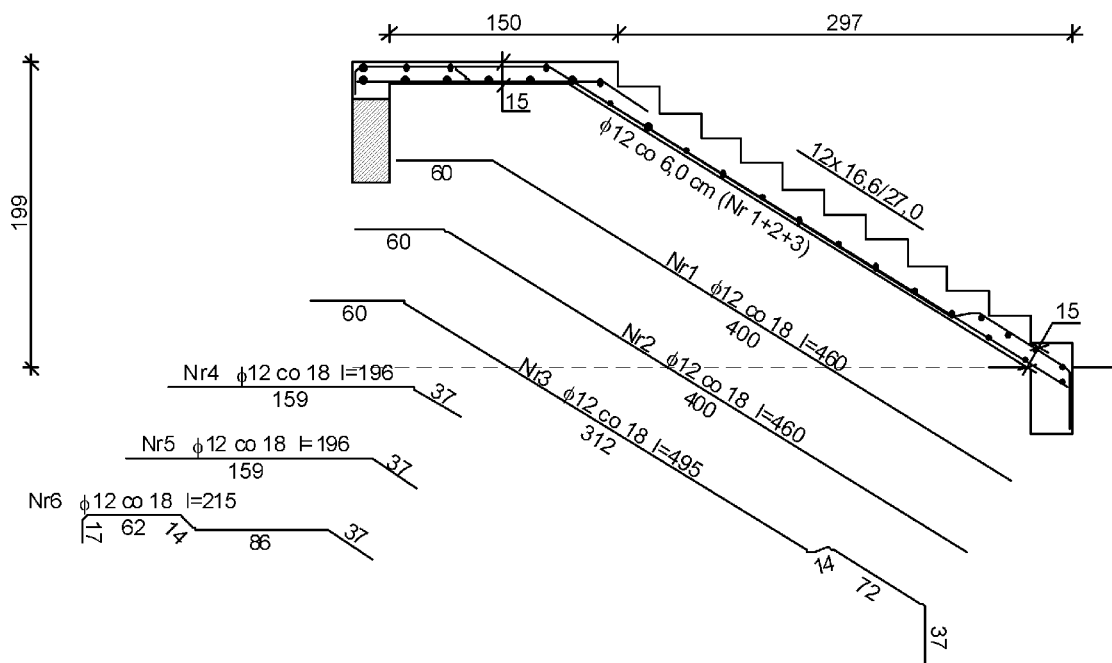


- UWAGI:
- Wszystkie wymiary sprawdzić na budowie
 - Drewno klasy C24 (PN-B-03150:2000)
 - Więzbę dachową zaimpregnować preparatami ogniochronnymi i grzybobójczymi.
 - Dach stęzać w płaszczyźnie połaci wiatrownicami 3.6x12cm przybijanymi do spodu krokwi (wiatrownic nie ujęto w zestawieniu więźby)
 - Na rzucie podano długości zgodnie z projektem.
 - W rzeczywistości wszystkie elementy zamówić z ok. 20cm nadaddkami.
 - Między jętkami przewiązki – min 2 szt. dla jednej pary jętek
 - Murlaty kotwić do wieńcy na kotwy M16co100cm

-Okna dachowe umieścić symetrycznie nad oknami parteru

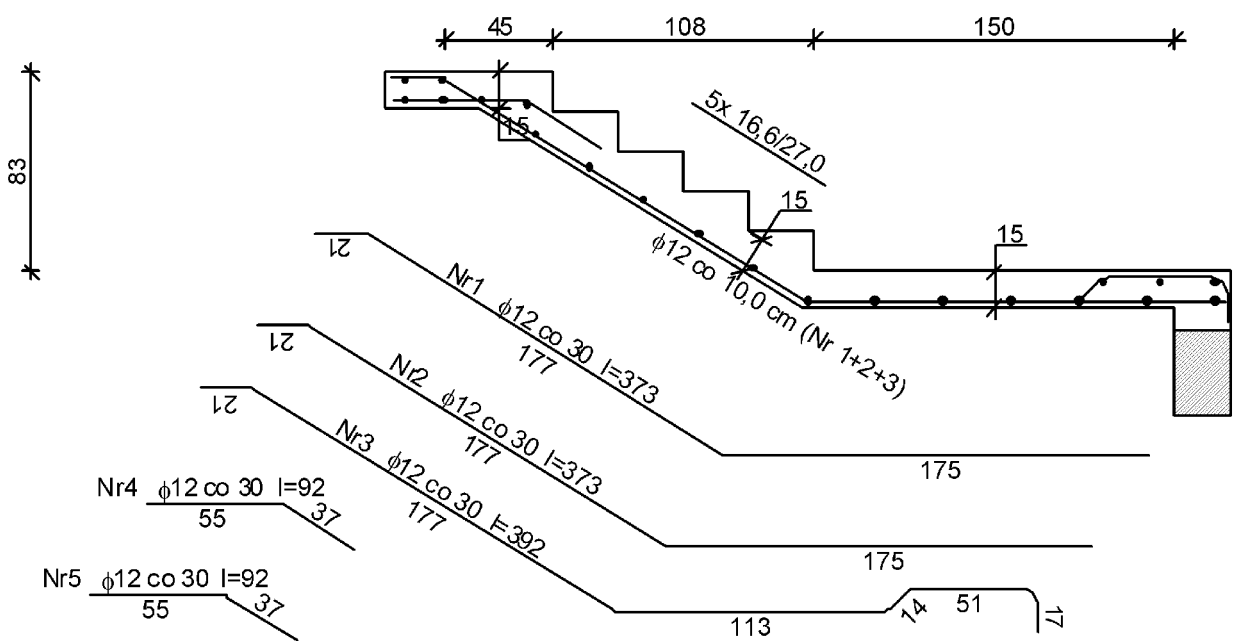
Inwestor: GMINA SAMBORZEC 27-650 SAMBORZEC SAMBORZEC 43		Jednostka projektowa:  PEMAT PROJEKT Sp. z o.o. 27-600 Sandomierz, Przemysłowa 8 e-mail: mpaciura@gmail.com tel: 509-327-327			
Zadanie: BUDYNEK ŚWIETLICY WIEJSKIEJ WRAZ Z NIEZBĘDĄ INFRASTRUKTURĄ TECHNICZNĄ				Projektant: Spec. konstrukcyjne	mgr inż. Mateusz Paciura SWK/0006/POOK/11
Adres obiektu: Koćmierzów, działka nr ewid. 319				Branża: ARCHITEKTONICZNO-BUDOWLANA	
Data: 09.2023	Treść rysunku: KONSTRUKCJA WIĘŻBY DACHOWEJ			Rysunek Nr: K-05	Rew: A
Skala: 1:50					

- bieg dolny -




Zestawienie stali zbrojeniowej dla płyty l = 1,40 m					
Nr	Średnica [mm]	Długość [cm]	Liczba [szt.]	St3SX-b	RB500W
				φ6	φ12
1	12	460	9		41,40
2	12	460	9		41,40
3	12	495	9		44,55
4	12	196	9		17,64
5	12	196	9		17,64
6	12	215	9		19,35
7	6	140	28	39,20	
Długość wg średnic [m]				39,3	182,0
Masa 1mb pręta [kg/mb]				0,222	0,888
Masa wg średnic [kg]				8,7	161,6
Masa wg gatunku stali [kg]				9,0	162,0
Razem [kg]				171	

- bieg górny -

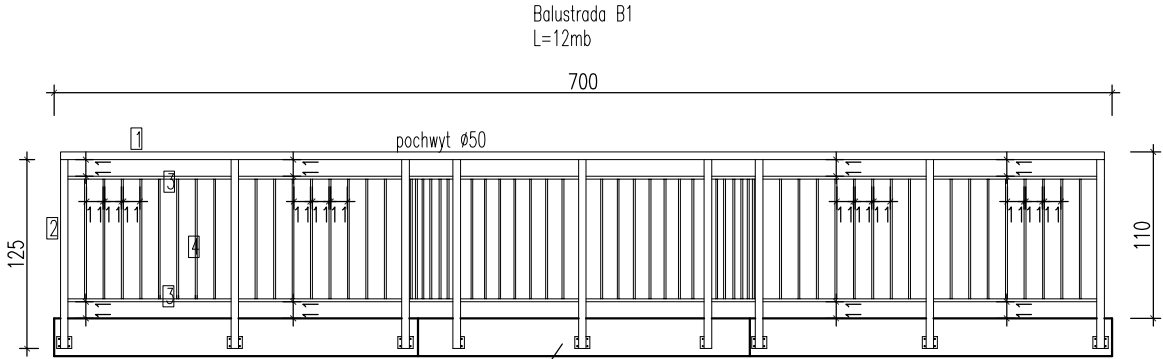
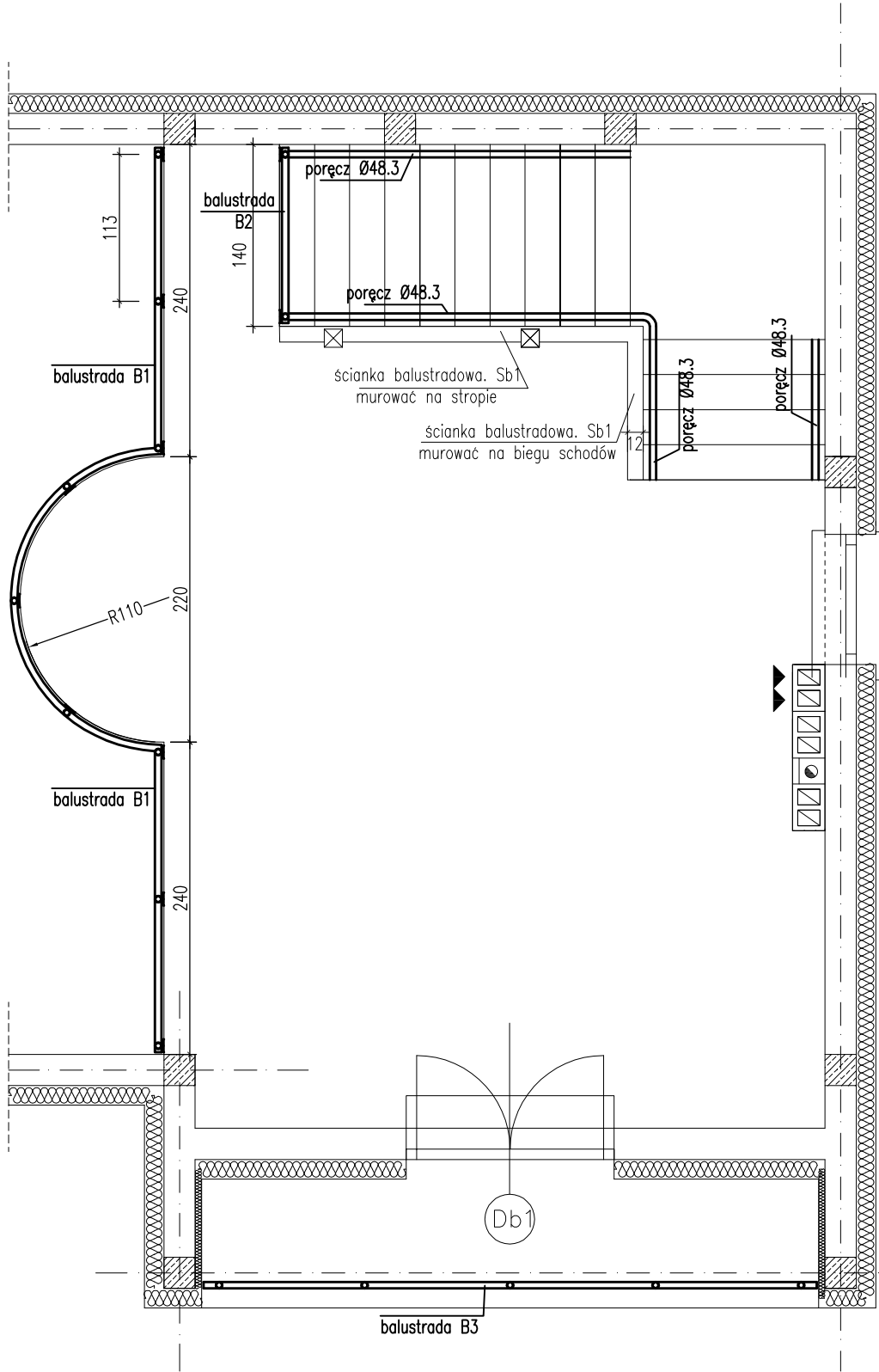


Zestawienie stali zbrojeniowej dla płyty l = 1,40 m					
Nr	Średnica [mm]	Długość [cm]	Liczba [szt.]	St3SX-b	RB500W
				φ6	φ12
1	12	373	6		22,38
2	12	373	6		22,38
3	12	392	6		23,52
4	12	92	6		5,52
5	12	92	6		5,52
6	6	140	22	30,80	
Długość wg średnic [m]				30,9	79,4
Masa 1mb pręta [kg/mb]				0,222	0,888
Masa wg średnic [kg]				6,9	70,5
Masa wg gatunku stali [kg]				7,0	71,0
Razem [kg]				78	

UWAGI:
-Wszystkie wymiary sprawdzić na budowie
-Na biegu górnym ścianka balustradowa Sb1 gr.12cm

Inwestor:		Jednostka projektowa:				
GMINA SAMBORZEC 27-650 SAMBORZEC SAMBORZEC 43		 PEMAT projekt PEMAT PROJEKT Sp. z o.o. 27-600 Sandomierz, Przemysłowa 8 e-mail: mpaciura@gmail.com tel: 509-327-327				
Zadanie: BUDYNEK ŚWIETLICY WIEJSKIEJ WRAZ Z NIEZBĘDNĄ INFRASTRUKTURĄ TECHNICZNĄ				Projektant:	mgr inż. Mateusz Paciura	
				Spec. konstrukcyjna	SWK/0006/P00K/11	
Adres obiektu:				Branża:		
Koćmierzów, działka nr ewid. 319				ARCHITEKTONICZNO-BUDOWLANA		
Data:	Treść rysunku:			Rysunek Nr:		Rew:
09.2023				K-06		A
Skala:	SCHODY POZ. Schw1					
1:100						

Przekrój poprzeczny B-B
skala 1:50



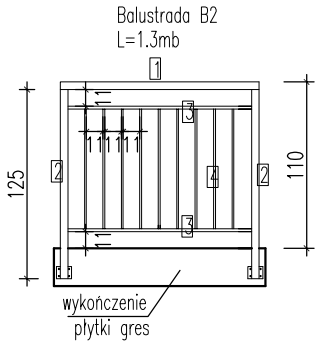
Specyfikacja materiałowa:

- 1. Pochwyt – rura Ø48.3*2.5
- 2. Słupki – rura Ø48.3*2.5
- 3. Elementy poziome pręt Ø20
- 4. Tralki pionowe pręt Ø12

wykończenie
płytki gres

Uwagi: – Wszystkie wymiary sprawdzić na budowie

- Słupki co max 113cm mocować do lica płyty żelbetowej stropu antresoli za pośrednictwem blachy czołowej gr.10mm, 4 kotwy wklejane M16
- Nakrętki kotew M16 zastąpić kapturkami PCV

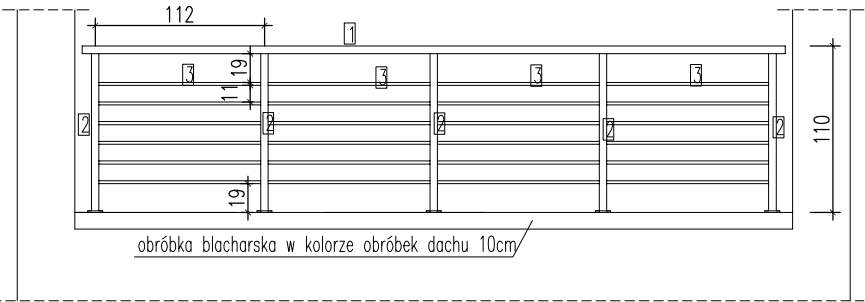


Specyfikacja materiałowa:

- 1. Pochwyt – rura Ø48.3*2.5
- 2. Słupki – rura Ø48.3*2.5
- 3. Elementy poziome pręt Ø20
- 4. Tralki pionowe pręt Ø12

Uwagi: – Wszystkie wymiary sprawdzić na budowie

- Słupki mocować do lica płyty żelbetowej stropu antresoli za pośrednictwem blachy czołowej gr.10mm, 4 kotwy wklejane M16
- Nakrętki kotew M16 zastąpić kapturkami PCV



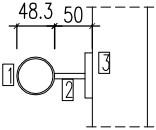
Specyfikacja materiałowa:

- 1. Pochwyt – rura Ø48.3*2.5
- 2. Słupki – rura Ø48.3*2.5 rozstaw co 112cm
- 3. Elementy poziome pręt Ø20

Uwagi: – Wszystkie wymiary sprawdzić na budowie

- Słupki mocować do wierzchu płyty żelbetowej balkonu za pośrednictwem blachy czołowej gr.10mm, 4 kotwy wklejane M16 długości max 70mm
- Nakrętki kotew M16 zastąpić kapturkami PCV

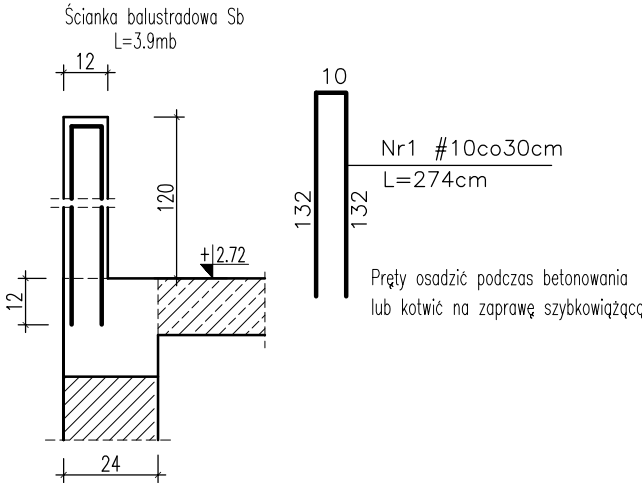
Porecz biegów schodowych
L=9.8mb



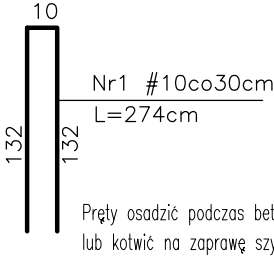
Specyfikacja materiałowa:

- 1. Pochwyt – rura Ø48.3*2.5
- 2. Elementy poziome pręt Ø20 co 80cm
- 3. Marka stalowa gr.8mm, 4kotwy M12


– Nakrętki kotew zastąpić kapturkami PCV



Ścianka balustradowa Sb
L=3.9mb



Pręty osadzić podczas betonowania
lub kotwić na zaprawę szybkowiążącą

Inwestor:		Jednostka projektowa:			
GMINA SAMBORZEC 27-650 SAMBORZEC SAMBORZEC 43		 PEMAT projekt		PEMAT PROJEKT Sp. z o.o.	
				27-600 Sandomierz, Przemysłowa 8	
		e-mail: mpaciura@gmail.com			
		tel: 509-327-327			
Zadanie: BUDYNEK ŚWIETLICY WIEJSKIEJ WRAZ Z NIEZBĘDNĄ INFRASTRUKTURĄ TECHNICZNĄ				Projektant:	mgr inż. Mateusz Paciura
				Spec. konstrukcyjna	SWK/0006/P00K/11
Adres obiektu:				Branża:	
Koćmierzów, działka nr ewid. 319				ARCHITEKTONICZNO-BUDOWLANA	
Data:	Treść rysunku:	Rysunek Nr:	K-07	Rew:	A
09.2023					
Skala:	DETALE BALUSTRAD				
1:100					