

| | | | | | | | |
|--|--|------------------|--|---|---|--------|---|
| PROJEKT WYKONAWCZY | | | | | | | |
| KONSTRUKCJA | | | | | | | |
| Data opracowania | | Nr tomu | | Nr egzemplarza | | | |
| WRZESIEŃ 2024 | | 1/2 | | 1 | 2 | 3 | 4 |
| Nazwa zamierzenia budowlanego | | | | | | | |
| BUDOWA SIEDZIBY NADLEŚNICTWA KWIDZYN WRAZ Z ZAGOSPODAROWANIEM TERENU I INFRASTRUKTURĄ TOWARZYSZĄCĄ - BUDYNEK BIUROWY „A” | | | | | | | |
| Adres obiektu | | | | Kategoria obiektu budowlanego | | | |
| UL. LEŚNA, 82-500 KWIDZYN | | | | XVI, VIII, XXIX | | | |
| Identyfikatory działek ewidencyjnych | | | | | | | |
| 220701_1.0018.24/1 | | | | | | | |
| Imię i nazwisko lub nazwa inwestora i jego adres | | | | | | | |
| NADLEŚNICTWO KWIDZYN UL. BRATERSTWA NARODÓW 67, 82-500 KWIDZYN | | | | | | | |
| Nazwa i adres jednostki projektowania | | | | | | | |
|  <p>GRUPA YANG ARCHITEKCI Spółka z ograniczoną odpowiedzialnością Sp. k. ul. Dębowa 1/2, 82-500 Kwidzyn</p> | | | | | | | |
| Imię i nazwisko projektanta | | Numer uprawnień | | Specjalność | | Podpis | |
| KONSTRUKCJA | | | | | | | |
| mgr inż. Sebastian Szakiel | | POM/0221/P00K/07 | | Uprawnienia budowlane do projektowania bez ograniczeń w specjalności konstrukcyjno-budowlanej | | | |
| Opracowujący | | | | | | | |
| mgr inż. Karol Gabrys | | - | | - | | | |
| mgr inż. Dariusz Słomski | | - | | - | | | |
| Projektant sprawdzający (jeśli wymagany) | | | | | | | |
| mgr inż. Krzysztof Sokołowski | | WAM/0086/PBKb/19 | | Uprawnienia budowlane do projektowania bez ograniczeń w specjalności konstrukcyjno-budowlanej | | | |

SPIS TREŚCI

1. DOKUMENTY (STR. 3)

- 1.1 OŚWIADCZENIA PROJEKTANTÓW I SPRAWDZAJĄCYCH O SPORZĄDZENIU PROJEKTU ZGODNIE Z OBOWIĄZUJĄCYMI PRZEPISAMI I ZASADAMI WIEDZY TECHNICZNEJ

2. PROJEKT WYKONAWCZY: CZĘŚĆ OPISOWA (STR. 4 - 16)

- 2.1 PODSTAWY FORMALNE OPRACOWANIA I MATERIAŁY WEJŚCIOWE
- 2.2 PRZEDMIOT OPRACOWANIA
- 2.3 ZAKRES OPRACOWANIA
- 2.4 OPIS OGÓLNY
- 2.5 ROZWIĄZANIA KONSTRUKCYJNO-MATERIAŁOWE ELEMENTÓW KONSTRUKCYJNYCH
- 2.6 SPOSÓB ZABEZPIECZENIA KONSTRUKCJI Z UWAGI NA WARUNKI P.POŻ.
- 2.7 ZABEZPIECZENIE ANTYKOROZYJNE ELEMENTÓW KONSTRUKCYJNYCH OBIEKTU
- 2.8 OBLICZENIA BUDOWLANE
- 2.9 UWAGI OGÓLNE

3. PROJEKT WYKONAWCZY: CZĘŚĆ RYSUNKOWA (STR. 17 - 59)

| ZESTAWIENIE RYSUNKÓW | | |
|----------------------|---|------|
| NR RYS. | NAZWA | STR. |
| K-1 | RZUT FUNDAMENTÓW | 18 |
| K-2 | RZUT PARTERU | 19 |
| K-3 | RZUT I PIĘTRA | 20 |
| K-4 | PRZEKRÓJ A-A | 21 |
| K-5 | PRZEKRÓJE B-B, C-C | 22 |
| K-6 | PRZEKRÓJ E-E | 23 |
| K-7 | PRZEKRÓJE D-D, F-F | 24 |
| K-8 | POZYCJA 0.0.1z, 0.0.1, 0.0.2, 0.0.3, 0.0.4 | 25 |
| K-9 | POZYCJA 0.0.5 - STOPA RAMY ŻELBETOWEJ | 26 |
| K-10 | POZYCJA 0.0.6 - PODSZYBIE DŹWIGU | 27 |
| K-11 | POZYCJA 0.0.7 - STOPA FUNDAMENTOWA POD SŁUP | 28 |
| K-12 | POZYCJA 1.1.1, 1.1.2, 1.1.3, 1.1.4, 1.1.5 | 29 |
| K-13 | POZYCJA 2.1.1, 2.1.2, 2.1.3, 2.1.4, 2.1.5 | 30 |
| K-14 | POZYCJA 1.1.6, 2.1.6 | 31 |
| K-15 | POZYCJA 1.2.1 - KLATKA SCHODOWA | 32 |
| K-16 | POZYCJA 1.2.8 - RAMA RYZALITU 1 | 33 |
| K-17 | POZYCJA 1.2.9 - RAMA RYZALITU 2 | 34 |
| K-18 | POZYCJA 2.1.8, 2.2.1 | 35 |
| K-19 | POZYCJA 1.3.1, 1.3.2, 1.3.3, 1.3.4, 1.3.5 | 36 |
| K-20 | POZYCJA 2.3.1, 2.3.2, 2.3.3, 2.3.4 | 37 |
| K-21 | RZUT STROPU NAD PARTEREM | 38 |
| K-22 | POZYCJA 1.4.2 | 39 |
| K-23 | POZYCJA 1.4.3, 1.4.4 | 40 |
| K-24 | RZUT STROPU NAD PODDASZEM | 41 |
| K-25 | POZYCJA 2.4.1 | 42 |
| K-26 | POZYCJA 1.5.1 | 43 |

| | | |
|------|---|----|
| K-27 | POZYCJA 1.5.2 | 44 |
| K-28 | POZYCJA 1.6.1 - SZYB STALOWY | 45 |
| K-29 | NADPROŻA N-1, N-2, N-3, N-4 | 46 |
| K-30 | WIENCE W-1, W-2, W-3, W-4, W-5 | 47 |
| K-31 | WIDOKI ŚCIAN PODDASZA W OSI 3, A, C1, F | 48 |
| K-32 | POZYCJA 1.2.2, 1.2.4, 1.2.5, 1.2.6, 1.2.7 | 49 |
| K-33 | POZYCJA 1.2.3 | 50 |
| K-34 | POZYCJA 2.2.2, 2.2.4, 2.2.5, 2.2.6, 2.2.7 | 51 |
| K-35 | POZYCJA 2.2.3 | 52 |
| K-36 | KONSTRUKCJA SZKIELETOWA - DETALE POŁĄCZEŃ | 53 |
| K-37 | POZYCJA 1.3.6 | 54 |
| K-38 | POZYCJA 1.3.7 - WSPORNIK STALOWY | 55 |
| K-39 | POZYCJA 0.1.1 - FUNDAMENT WIAT „D” I „E” | 56 |
| K-40 | PODKONSTRUKCJA INSTALACJI PV | 57 |
| K-41 | SCHEMAT ZBIORNIKA PPOŻ | 58 |

4. ZESTAWIENIA (STR. 59 - 93)

1. DOKUMENTY

Kwidzyn, wrzesień 2024 r.

OŚWIADCZENIE

projektanta i projektanta sprawdzającego o sporządzeniu projektu zgodnie z obowiązującymi przepisami i zasadami wiedzy technicznej

Po zapoznaniu się z przepisami ustawy z dnia 7 lipca 1994 roku- Prawo budowlane (tekst jedn. Dz. U. z 2024 r. poz. 725) zgodnie z art. 34 ust. 3d tej ustawy

oświadczam, że projekt wykonawczy opracowany dla:

| |
|---|
| Imię i nazwisko lub nazwa inwestora i jego adres |
| NADLEŚNICTWO KWIDZYN UL. BRATERSTWA NARODÓW 67, 82-500 KWIDZYN |

dotyczący:

| | |
|---|-------------------------------|
| Nazwa zamierzenia budowlanego | |
| BUDOWA SIEDZIBY NADLEŚNICTWA KWIDZYN WRAZ Z ZAGOSPODAROWANIEM TERENU I INFRASTRUKTURĄ TOWARZYSZĄCĄ – BUDYNEK BIUROWY „A” | |
| Adres obiektu | Kategoria obiektu budowlanego |
| UL. LEŚNA, 82-500 KWIDZYN | XVI, VIII, XXIX |
| Identyfikatory działek ewidencyjnych | |
| 220701_1.0018.24/1 | |

sporządziłem zgodnie z obowiązującymi przepisami oraz zasadami wiedzy technicznej.

| Branża | Projektant | Projektant sprawdzający (jeśli wymagany) |
|-------------|--|---|
| KONSTRUKCJA | mgr inż. Sebastian Szakiel upr. bud. nr POM/0221/P00K/07 | mgr inż. Krzysztof Sokołowski upr. bud. nr WAM/0086/PBKb/19 |

2. PROJEKT WYKONAWCZY: CZĘŚĆ OPISOWA

2.1 PODSTAWY FORMALNE OPRACOWANIA I MATERIAŁY WEJŚCIOWE

- a. Umowa z Inwestorem.
- b. Uzgodniona z inwestorem koncepcja architektoniczna, określająca decyzje przestrzenne i materiałowe.
- c. Projekt zagospodarowania terenu oraz projekt architektoniczno-budowlany opracowany przez architekta Michała Jabłońskiego, opracowanie z czerwca 2024 r.
- d. Uchwała nr LIV/519/23 Rady Miejskiej w Kwidzynie z dnia 26 czerwca 2023 r. w sprawie uchwalenia miejscowego planu zagospodarowania przestrzennego Kwidzyn-Południe I, zwana dalej MPZP,
- e. Opinia geotechniczna (wstępna) opracowana przez firmę Geop z Olsztyna, opracowanie z lutego 2023 r.
- f. Opinia geotechniczna (uzupełniająca) opracowana przez firmę Geop z Olsztyna, opracowanie z lutego 2024 r.
- g. Mapa do celów projektowych opracowana przez geodetę Agatę Szawardak z dnia 02.04.2024 r.
- h. Wizja lokalna w terenie,
- i. Literatura fachowa.

2.2 PRZEDMIOT OPRACOWANIA

Przedmiotem niniejszego opracowania jest projekt wykonawczy w zakresie konstrukcji przedmiotowego budynku biurowego „A”.

Projekt konstrukcyjny wykonawczy dla inwestycji pn. „Budowa siedziby Nadleśnictwa Kwidzyn wraz z zagospodarowaniem terenu oraz infrastrukturą techniczną” podzielono na części:

- tom 1/2 – projekt budynku biurowego „A” oraz elementów zagospodarowania terenu,
- tom 2/2 – projekt budynku garażowo-gospodarczego „B”.

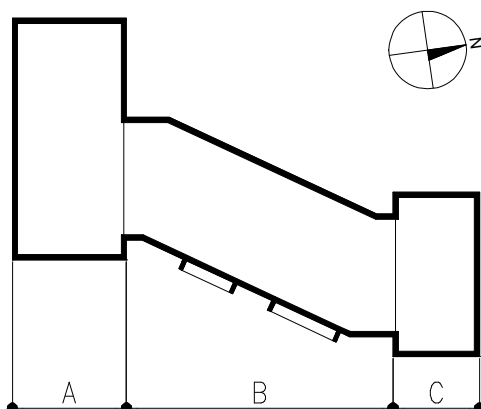
2.3 ZAKRES OPRACOWANIA

Zakres niniejszego opracowania obejmuje elementy konstrukcyjne projektowanego obiektu.

2.4 OPIS OGÓLNY

2.4.1 CHARAKTERYSTYKA OGÓLNA BUDYNKU

Przedmiotowy budynek wzniesiono na planie wielobocznym z widocznie zarysowaną centralną częścią oraz bocznymi skrzydłami (południowym i północnym) – obróconymi o kąt 25 stopni względem części centralnej. Budynek jest niepodpiwniczony, posiada dwie kondygnacje nadziemne i jest kryty dachami dwuspadowymi. Dachy nad częścią centralną o kącie nachylenia połaci 35 stopni, nad skrzydłami i nad ryzalitami w części centralnej 45 stopni.



SCHEMAT BUDYNKU:

A – skrzydło południowe

B – część centralna

C – skrzydło północne

Posadowienie budynku zaprojektowano jako bezpośrednie na ławach i stopach żelbetowych. Konstrukcja skrzydła południowego w technologii tradycyjnej murowanej ze stropami żelbetowymi monolitycznymi i prefabrykowanymi kanałowymi. Konstrukcja części centralnej oraz skrzydła północnego drewniana, szkieletowa ze stropami

drewnianymi belkowymi. Konstrukcja klatki schodowej żelbetowa monolityczna. Konstrukcja dachu drewniana w postaci prefabrykowanych wiązarów kratowych.

2.4.2 WARUNKI GRUNTOWO-WODNE

Opisu warunków gruntowo-wodnych na analizowanym terenie dokonano na podstawie opracowania przywołanego w pkt. 2.1 f. W budowie geologicznej dokumentowanego terenu do głębokości wykonanych wierceń tzn. 8,0 m ppt. wyróżniono następujące warstwy:

Grupa I – gleba

- warstwa IA –gleba-humus; warstwa o miąższości od 0,1 do 0,3 m.

Grupa II – plejstoceny, wodnolodowcowe piaski średnioziarniste

- warstwa IIA – piaski średnioziarniste, $I_D=0,40$,
- warstwa IIA – piaski średnioziarniste, $I_D=0,50$.

Grupa III – plejstoceny, lodowcowe gliny piaszczyste, piaski gliniaste

- warstwa IIIA – piaski gliniaste przewarstwione piaskami średnioziarnistymi, $I_L=0,50$,
- warstwa III B = gliny piaszczyste, $I_L=0,40$,
- warstwa IIIC – gliny piaszczyste, $I_L=0,30$,
- warstwa IIID – gliny piaszczyste, piaski gliniaste przewarstwione piaskami średnioziarnistymi, $I_L=0,20$.

Zgodnie z opinią techniczną wierzchnią warstwę humusu należy usunąć.

Grunty warstwy IIIA uznano za grunty posiadające słabsze parametry geotechniczne.

Pozostałe grunty posiadają korzystne parametry geotechniczne.

Na analizowanym terenie stwierdzono występowanie licznych sączeń śródglinowych.

2.4.3 WARUNKI GEOTECHNICZNE I KATEGORIA GEOTECHNICZNA OBIEKTU

Posadowienie budynku zaprojektowano za pomocą fundamentów bezpośrednich w postaci:

- ław fundamentowych,
- stóp fundamentowych.

Ze względu na fakt, że posadowienie zaprojektowano jako bezpośrednie, a w poziomie posadowienia zalegają grunty nośne warunki geotechniczne uznaje się za proste. Budynek zakwalifikowano do I kategorii geotechnicznej.

2.5 ROZWIĄZANIA KONSTRUKCYJNO-MATERIAŁOWE ELEMENTÓW ZAGOSPODAROWANIA TERENU

2.5.1 WIATY

Zaprojektowano wiaty samochodowe jako konstrukcje drewniane prefabrykowane (carporty). Konstrukcję nośną wiat zaprojektowano w postaci słupów/podpór w kształcie litery V z drewna KVH w rozstawie 6,5 m, klasa wytrzymałości C24. Płatwie dachowe z drewna klejonego warstwowo BSH w rozstawie 1,1 m, klasa wytrzymałości GL24. Zadaszenie wiaty w postaci szczelnej instalacji z paneli PV mocowanych do konstrukcji dachu. Konstrukcję drewnianą zaimpregnować przed szkodliwym działaniem czynników atmosferycznych. Kolorystyka zgodnie z projektem architektonicznym.

Wiatę posadowić na stopach fundamentowych żelbetowych o wymiarach 160x160x30 cm. Na stopie wykonać trzon żelbetowy 40x40x70 cm do oparcia podpór wiatry. Pod fundament układać beton podkładowy C8/10 gr. 10 cm. Materiałem konstrukcyjnym fundamentu jest beton C25/30 (B30) oraz stal zbrojeniowa $f_y=500$ N/mm². Klasa ekspozycji dla fundamentów została określona jako XC2. Otulenie zbrojenia w fundamentach powinno wynosić 4,0 cm.

Projektowany fundament należy zabezpieczyć przeciwwilgociowo – hydroizolacja z masy KMB gr. 3 mm.

Projektowane fundamenty zasypać gruntem niespoistym – pospółka i zagęścić mechanicznie.

Konstrukcję wiaty dobrano na podstawie katalogu jednego z polskich producentów konstrukcji drewnianych. Podane w projekcie parametry należy traktować jako minimalne. Dopuszcza się wykorzystanie produktów innego producenta przy zachowaniu zbliżonego wizerunku (zgodnie z projektem zagospodarowania terenu), wymaganej ilości zadaszonych miejsc postojowych oraz przy zachowaniu parametrów wytrzymałościowych i materiałowych.

2.5.2 WIEŻA TELEKOMUNIKACYJNA

Wg odrębnego projektu techniczno-wykonawczego wieży.

2.5.3 ZBIORNIK PPOŻ.

Zaprojektowano szczelny zbiornik na wodę do celów przeciwpożarowych o pojemności nominalnej 200 m³. Lokalizacja zbiornika zgodnie z projektem branżowym. Zbiornik zaprojektowano jako prefabrykowany, żelbetowy, modułowy zgodny z normą PN-B-02857:2017-04. Dobrano zbiornik składający się z następujących modułów, 2 moduły zamykające C + 2 moduły poszerzające typu U, płyty pokrywy do poszczególnych modułów. Grubość ścian i dna zbiornika 200 mm, grubość pokrywy 300 mm. Poszczególne moduły łączone na połączenia śrubowe poprzez kotwy stalowe osadzone w gniazdach montażowych z markami. Połączenie modułów uszczelnione uszczelkami elastomerowymi oraz masami uszczelniającymi. W zbiorniku wykonać 2 otwory włazowe z nadbudowami.

Wymiary zewnętrzne zbiornika:

- Szerokość: 6,0 m,
- Długość: 12,4 m,
- Wysokość wewnętrzna: 3,00 m,
- Wysokość całkowita (z dnem i pokrywą): 3,50 m.

Zbiornik z betonu klasy C40/50, wodoszczelnego W8, klasa ekspozycji XC4, XF1, XA1, stal B500

Maksymalne zarysowanie ze względu na klasę szczelności <0,2 mm.

Po montażu zbiornika dokonać próby szczelności zgodnie z PN-B010702:1999.

Dopuszcza się wykonanie zbiornika o innych wymiarach przy zachowaniu podstawowych parametrów tj. min. pojemność nominalna 200 m³, technologia żelbetowa prefabrykowana.

Zbiornik posadowić na gruncie nośnym – warstwa glin piaszczystych IIID zgodnie z dokumentacją geotechniczną. Wykop pod zbiornik przegłębić o 30 cm w stosunku do rzędnej posadowienia zbiornika i wyrównać. Na dnie wykopu wykonać zagęszczoną warstwę z pospółki, warstwa o gr. 25 cm. Pospółkę zagęścić do stopnia $I_s=0,97$. Na warstwie pospółki wykonać warstwę grysłu lub piasku o frakcji 0,4mm, warstwa o gr. 5 cm. Zbiornik obsypać pospółką zagęszczoną warstwami ok. 30 cm.

Wyposażenie zbiornika:

- Drabinki złazowe ze stali nierdzewne umożliwiające zejście na dno zbiornika,
- właz żeliwny wg PN-EN 124,
- dwa przewody ssawne DN 110 wykonane ze stali nierdzewnej zabezpieczone na wlocie koszem ssawnym z zaworem zwrotnym, górna część przewodu zakończona nasadą strażacką typu 110. Przewody ssawne wyprowadzić przy stanowiskach czerpania wody – lokalizacja zgodnie z projektem zagospodarowania terenu,
- rura wentylacyjna ze stali nierdzewnej DN 100,
- zawór pływakowy służący do kontroli/regulacji poziomu wody w zbiorniku,
- przewód umożliwiający odprowadzenie nadmiaru wody,
- tabliczka informacyjna z oznaczeniem pojemności zbiornika.

2.5.4 PODKONSTRUKCJA INSTALACJI PV

Zaprojektowano podkonstrukcję z paneli PV jako systemową, wolnostojącą konstrukcję stalową. Przyjęto konstrukcję BAKS W-V2B2N ze stali ocynkowanej S350GD. Dopuszcza się wykonanie innej podkonstrukcji pod warunkiem zachowania warunków wytrzymałościowych (klasa stali, dopuszczalne obciążenia) i geometrycznych (nachylenie konstrukcji, wielkość umożliwiająca montaż projektowanej ilości i wielkości paneli). Wybrana przed wykonawcą podkonstrukcja paneli wymaga zatwierdzenia projektanta obiektu.

Zgodnie z dobranym typem konstrukcji układ ramy głównej projektuje się jako dwusłupowy z krokwią nachyloną pod kątem 30 st. i stężeniem słupa wyższego. Maksymalny rozstaw ram określono jako 2,7 m. Ramy nośne stężyć poprzecznie w skrajnych polach i maksymalnie w co czwartym polu konstrukcji. Montaż konstrukcji zgodnie z wytycznymi i instrukcją producenta. Montaż paneli do konstrukcji na systemowe klemy. Zwrócić uwagę na prawidłową orientację ceowych słupów nośnych zgodnie z instrukcją montażu. Schemat przyjętej w projekcie konstrukcji zgodnie z częścią rysunkową.

Zgodnie z opracowaniem przywołanym w pkt. 2.1.e na obszarze lokalizacji instalacji PV, na głębokości ok. 50-100 cm pod poziomem terenu zalega warstwa średniozagęszczonych piasków średnich (warstwa IIA). Podkonstrukcje posadowić na warstwie piasków średnich poprzez stopy fundamentowe. Słupy stalowe podkonstrukcji zabetonować w stopach. Stopy słupów przednich (niższych) o wymiarach 60x60x100 cm, stopy słupów tylnych (wyższych) o wymiarach 90x90x100 cm. Fundamenty wykonać z betonu klasy C30/37.

Konstrukcja będzie zlokalizowana w strefie śniegowej 3 wg PN-EN 1991-1-3.

Konstrukcja będzie zlokalizowana w strefie wiatrowej 1 wg PN-EN 1991-1-4.

2.6 ROZWIĄZANIA KONSTRUKCYJNO-MATERIAŁOWE ELEMENTÓW KONSTRUKCYJNYCH BUDYNKU

2.6.1 ROBOTY ZIEMNE

W obrębie projektowanego budynku należy usunąć nienośną warstwę humusów o miąższości ok. 30 cm. Występującą pod budynkiem słabonośną warstwę piasków gliniastych należy usunąć i wymienić na pospółkę zagęszczaną warstwami do stopnia $I_s=0,97$. Po wykonaniu nasypu dokonać odbioru geotechnicznego poprzez pomiar stopnia zagęszczenia. Słabonośną warstwę glin stwierdzono w odwiercie geotechnicznym:

- nr 3 na głębokości ok. 2,6-3,1 m ppt. (warstwa miąższości 50 cm),
- nr 6 na głębokości ok. 1,4-2,0 m ppt. (warstwa miąższości 60 cm),
- nr 8. na głębokości ok. 0,1-0,5 m ppt. (warstwa miąższości 40 cm).

Na etapie robót ziemnych dokonać kontroli warunków geotechnicznych z przyjętymi założeniami. Podczas wykonywania robót ziemnych i fundamentowych, należy prowadzić stałą kontrolę geotechniczną. Wykop zabezpieczyć przed napływem wód opadowych. Przewidzieć możliwość odwodnienia wykopu (np. powierzchniowe rowy odwadniające lub instalacje igłofiltrowe). Ewentualny projekt odwodnienia wykopu wg odrębnego opracowania. Ściany fundamentowe zasypać niespoistym gruntem przepuszczalnym – pospółka zagęszczona mechanicznie warstwami.

2.6.2 FUNDAMENTY

Zaprojektowano posadowienie jako bezpośrednie na ławach i stopach fundamentowych. Wysokość fundamentów zaprojektowano jako 40 i 50 cm.

Poziom posadowienia fundamentów zaprojektowano jako -1,50=59,20 m npm

Fundamenty posadowić na nośnej warstwie piasków średnich warstwa IIA i IIB oraz glin piaszczystych IIIC i piasków gliniastych IIID zachowując minimalną głębokość posadowienia poniżej poziomu terenu – 1,0 m ppt. W przypadku stwierdzenia zalegania w poziomie posadowienia gruntów nienośnych, grunt należy wymienić na chudy beton. Pod fundamentami należy wykonać warstwę podkładu betonowego C8/10 gr. 10 cm.

Materiałem konstrukcyjnym fundamentów jest beton C25/30 (B30) oraz stal zbrojeniowa $f_y=500$ N/mm². Klasa ekspozycji dla fundamentów została określona jako XC2. Otulenie zbrojenia w fundamentach powinno wynosić 5,0 cm. Do zachowania prawidłowej grubości otulenia zbrojenia stosować dystanse z tworzywa sztucznego (tzw. gwiazdki, cytrynki) w ilość minimum 5 szt./m². Do stabilizacji zbrojenia używać drutu wiązałkowego $\phi 1,2 \div 1,4$ mm. Zbrojenie podłużne ław fundamentowych powinno być ciągłe poprzez stosowanie prętów narożnych typu „L” oraz punktowe łączenie prętów w miejscu zakładu poprzez spawanie spoiną gr. 5 mm na długości min. 5 cm. Połączenie bednarki z fundamentem wykonać zgodnie z projektem branży elektrycznej.

Projektowane fundamenty należy chronić przed zawilgoceniem. Izolacje pionowe i poziome fundamentów należy wykonać zgodnie z projektem branży architektonicznej.

Z fundamentów wypuścić startery ścian fundamentowych, trzpieni oraz słupów żelbetowych.

2.6.3 ŚCIANY

ŚCIANY FUNDAMENTOWE

Projektuje się ściany fundamentowe gr. 20 i 24 cm jako żelbetowe monolityczne. Materiałem konstrukcyjnym fundamentów jest beton C25/30 (B30) oraz stal zbrojeniowa $f_y=500$ N/mm². Klasa ekspozycji dla fundamentów została określona jako XC2. Otulenie zbrojenia w fundamentach powinno wynosić 3,5 cm.

Hydroizolację ścian fundamentowych wykonać zgodnie z projektem branży architektonicznej.

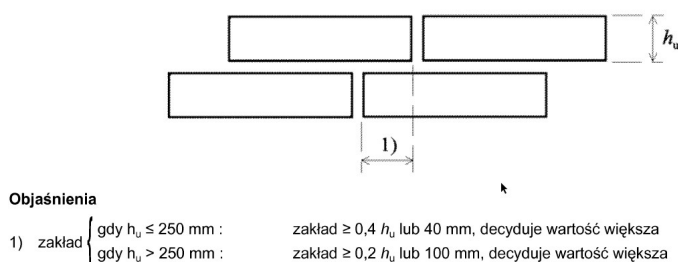
ŚCIANY NOŚNE MUROWANE

W skrzydle południowym oraz w pomieszczeniu magazynu broni zaprojektowano ściany nośne:

- gr. 24 cm z bloczków wapienno-piaskowych o wymiarach 240x333x199 mm, górna granica gęstości 1500 kg/m³, $f_b=15$ N/mm² na zaprawie cienkowarstwowej.
- gr. 18 cm z bloczków wapienno-piaskowych o wymiarach 180x333x199 mm, górna granica gęstości 1500 kg/m³, $f_b=15$ N/mm² na zaprawie cienkowarstwowej.
- gr. 17,5 cm z bloczków z autoklawizowanego betonu komórkowego o wymiarach 175x599x199 mm, profilowanie na pióro-wpust, klasa gęstości 600 kg/m³, $f_b=4$ N/mm² na zaprawie cienkowarstwowej,

Ściany łączyć z elementami żelbetowymi na strzępia zazębione. Ściany zewnętrzne i wewnętrzne w węzle przewiązać lub stosować łączniki stalowe systemowe w co trzeciej spoinie (zgodnie z wytycznymi zastosowanego systemu murowego).

Stosować odpowiednie przewiązanie elementów murowych zgodnie ze schematem na poniższym szkicu.



Bruzdowanie ścian zgodnie z wytycznymi poniżej.

Wytyczne dla bruzd pionowych

| Grubość ściany [m] | Bruzdy i wnęki wykonywane w gotowym murze | | Bruzdy i wnęki wykonywane w trakcie wznoszenia muru | |
|--------------------|---|---------------------------|---|---------------------------|
| | Maksymalna głębokość [mm] | Maksymalna szerokość [mm] | Minimalna wymagana grubość ściany [mm] | Maksymalna szerokość [mm] |
| 85-115 | 30 | 100 | 70 | 300 |
| 116-175 | 30 | 125 | 90 | 300 |
| 176-225 | 30 | 150 | 140 | 300 |
| 226-300 | 30 | 200 | 215 | 300 |
| >300 | 30 | 200 | 215 | 300 |

Uwaga: pionowe bruzdy, które nie sięgają dalej niż na 1/3 wysokości ściany ponad stropem, mogą mieć głębokość do 80 mm i szerokość do 120 mm, jeżeli grubość ściany wynosi nie mniej niż 225 mm.

Wytyczne dla bruzd poziomych

| Grubość ściany [m] | Maksymalna głębokość [mm] | |
|--------------------|---------------------------|------------------|
| | Długość bez ograniczeń | Długość <1250 mm |
| 85-115 | 0 | 0 |
| 116-175 | 0 | 15 |
| 176-225 | 10 | 20 |
| 226-300 | 15 | 25 |
| > 300 | 20 | 30 |

Projektowana klasa odporności ogniowej R 60.

ŚCIANY NOŚNE MONOLITYCZNE

Ściany klatki schodowej zaprojektowano jako żelbetowe monolityczne. Ściany klatki schodowej projektuje się o grubości 24 cm. Materiałem konstrukcyjnym jest beton C25/30 oraz stal zbrojeniowa klasy B, $f_{yk}=500$ N/mm². Klasa ekspozycji została określona jako XC1. Otulenie zbrojenia powinno wynosić 2,5 cm.

Projektowana klasa odporności ogniowej R E I 60.

ŚCIANY NOŚNE SZKIELETOWE

Zaprojektowano ściany nośne o konstrukcji drewnianej szkieletowej. Szkielet stanowią wzajemnie połączone ściany o konstrukcji drewnianej z drewna KVH klasy C24. Ściany zbudowane są z podwalin, słupów, oczepów, przewiązek i nadproży. Elementy szkieletu łączone ze sobą na systemowe łączniki ciesielskie. Podwalina montażowa o przekroju 60x200 mm kotwiona do żelbetowej ściany fundamentowej. Podwaliny i oczepty ścian o przekroju 60x200 mm, słupy 60x200 mm co 60 cm. Słupy zabezpieczyć jedną przewiązką w połowie wysokości.

Na ścianach szkieletowych wykonać dwustronne poszycie konstrukcyjne:

1) dla ścian zewnętrznych:

- od zewnątrz płyta gipsowo-włóknowa gr. 12,5 mm,
- od wewnątrz płyta OSB/3 gr. 12 mm + płyta kartonowo-gipsowa gr. 12,5 mm,

2) dla ścian wewnętrznych obustronnie płyta OSB/3 gr. 12 mm + płyta kartonowo-gipsowa gr. 12,5 mm.

Poszycie mocować na zszywki konstrukcyjne 1,5 mm w rozstawie 75 mm dla ściegów zewnętrznych i 150 mm dla ściegów wewnętrznych.

Na poszycie ścian stosować płyty gipsowo-włóknowe do zastosowań konstrukcyjnych w klasach użytkowania 1 i 2 np. Defentex-12,5 lub inne równoważne. Za równoważne uznaje się płyty gipsowo-włóknowe o takich samych parametrach mechanicznych i klasy odporności ogniowej lub lepszych.

Parametry płyt:

| Cecha charakterystyczna | | Własności użytkowe |
|---|--------------------|------------------------|
| Wytrzymałość na zginanie w kierunku poprzecznym | $f_{m,90,k}$ | 5,1 MPa |
| Wytrzymałość na zginanie w kierunku wzdłużnym | $f_{m,0,k}$ | 10,5 MPa |
| Moduł sprężystości w kierunku poprzecznym | $E_{m,90,średnio}$ | 5500 Mpa |
| Moduł sprężystości w kierunku wzdłużnym | $E_{m,0,średnio}$ | 7200 MPa |
| Odporność na ściskanie prostopadle do płyty | $f_{c,k}$ | 18,3 MPa |
| Odporność na ściskanie w płaszczyźnie płyty, w kierunku poprzecznym | $f_{c,90,k}$ | 16,7 MPa |
| Odporność na ściskanie w płaszczyźnie płyty, w kierunku wzdłużnym | $f_{c,0,k}$ | 18,4 MPa |
| Wytrzymałość na siłę ścinającą w kierunku poprzecznym | $f_{v,90,k}$ | 6,4 MPa |
| Wytrzymałość na siłę ścinającą w kierunku wzdłużnym | $f_{v,0,k}$ | 5,3 MPa |
| Wytrzymałość na rozciąganie w kierunku poprzecznym | $f_{t,90,k}$ | 1,5 MPa |
| Wytrzymałość na rozciąganie w kierunku wzdłużnym | $f_{t,0,k}$ | 3,2 MPa |
| Gęstość | $\rho_{średnia}$ | 1200 kg/m ³ |
| Klasa reakcji na ogień | | A1 |
| Przepuszczalność pary wodnej | μ | 10,65 |

Na konstrukcję stosować drewno suszone komorowo:

- klasy C24, GL24h,
- czterostronnie strugane,
- klasa wizualna Nsi,
- o wilgotności nie przekraczającej 18%,

Wszystkie elementy drewniane zabezpieczyć wielofunkcyjnym impregnatem przeznaczonym do ochrony drewna konstrukcyjnego przed działaniem ognia, grzybów domowych, pleśni i owadów zapewniającym klasę reakcji na ogień Bs2-d0 (NRO - nierozprzestrzenianie ognia).

Dla zapewnienie dokładności wymiarów elementy drewniane powinny być obrabiane na odpowiednich maszynach numerycznych CNC.

Klasa użytkowania konstrukcji dla ścian zewnętrznych - 2.

Klasa użytkowania konstrukcji dla ścian wewnętrznych -1.

Projektowana klasa odporności ogniowej R 30.

ŚCIANY WEWNĘTRZNE DZIAŁOWE

Ściany wewnętrzne działowe zaprojektowano:

- z bloczka wapienno-piaskowego gr. 12 cm,
- drewniane szkieletowe,
- w systemie suchej zabudowy.

Ścianki działowe murowane łączyć z nośnymi na systemowe blachy LP30 zgodnie z wytycznymi producenta, lecz nie mniej niż 1 łącznik w co 3 spoinie. Nadproża w ścianach wewnętrznych wykonać jako systemowe prefabrykowane lub monolityczne.

2.6.4 SŁUPY / TRZPIENIE PROJEKTOWANE

SŁUPY ŻELBETOWE

W budynku zaprojektowano słupy i trzpienie żelbetowe monolityczne o zróżnicowanych przekrojach. Wymiary poszczególnych elementów zgodnie z częścią rysunkową. Materiałem konstrukcyjnym jest beton C25/30 oraz stal zbrojeniowa klasy B, $f_{yk}=500$ N/mm². Klasa ekspozycji została określona jako XC1. Otulenie zbrojenia powinno wynosić 3,0 cm. Dla trzpieni i słupów wypuścić z fundamentów i stropów pręty startowe zgodnie z rysunkami szczegółowymi. Trzpienie żelbetowe w ścianach łączyć z dochodzącymi murami na strzępia zazębiane.

Projektowana klasa odporności ogniowej R 30/ R 60.

SŁUPY STALOWE

Zaprojektowano w budynku słupy stalowe z profili gorącowalcowanych RK120x5 ze stali 235JR. W słupach wykonać marki stalowe do mocowania ich w fundamencie i belkach żelbetowych. Szczegóły zgodnie z projektem wykonawczym.

Przed wbudowaniem wszystkie elementy stalowe zabezpieczyć antykorozyjnie zgodnie z pkt 2.8.1.

Projektowane słupy stanowią elementy głównej konstrukcji nośnej obiektu. Projektowana klasa odporności ogniowej R30. Słupy zabezpieczyć do wymaganej klasy poprzez wykonanie systemowej obudowy skrzynkowej z płyt ogniochronnych. Przyjęto zabezpieczenie płytami silikatowo-cementowymi gr. 15 mm.

Dane do doboru obudowy:

- Wskaźniki masywności przekroju U/A:
- RK 120x5 (4 nagrzewane ścianki) – 212 [m⁻¹]
- Temperatura krytyczna: 400 °C

2.6.5 BELKI I PODCIĄGI

Zaprojektowano podciągi i belki monolityczne o zróżnicowanych wymiarach. Materiałem konstrukcyjnym jest beton C25/30 oraz stal zbrojeniowa klasy B, $f_{yk}=500$ N/mm². Klasa ekspozycji została określona jako XC1. Otulenie zbrojenia powinno wynosić 3,0 cm.

Projektowana klasa odporności ogniowej R 30/R 60.

2.6.6 NADPROŻA

Nadproża w ścianach murowanych zaprojektowano jako:

- żelbetowe monolityczne 24x20 z betonu C25/30, stal zbrojeniowa $f_{yk}=500$ N/mm²,
- prefabrykowane z belek typu SBN 72/120 (2 szt. na nadproże),
- prefabrykowane z belek typu SBN 72/180 (1 szt. na nadproże).

Nadproża w ścianach szkieletowych zaprojektowano:

- z drewna klejonego klasy GL24h o przekroju 200x400, 200x360 mm,
- z drewna litego klasy C24 o przekroju 60x200, 2x60x200 mm.

Szczegóły zgodnie z częścią rysunkową.

Projektowana klasa odporności ogniowej nadproży w ścianach stanowiących główną konstrukcję nośną R 30/ R60.

2.6.7 WIEŃCE

Projektuje się wieńce żelbetowe w skrzydle południowym:

- w poziomie stropu nad parterem,
- w poziomie stropu nad piętrem,
- wieńce ścian szczytowych.

Wieńce należy wykonać z betonu klasy C25/30, zbrojenie podłużne 4#12 ze stali $f_{yk}=500$ N/mm² ze strzemionami #8 co 25 cm. Klasa ekspozycji XC1. Otulenie zbrojenie powinno wynosić 3,0 cm.

2.6.8 STROPY

STROP NAD PARTEREM KANAŁOWY PREFABRYKOWANY

Zaprojektowano strop nad salą konferencyjną (pomieszczenie 1.12) jako prefabrykowany kanałowy z płyt strunobetonowych typu SPK gr. 26,5 cm. Szerokość standardowa płyt 120 cm. Zbrojenie typu 12 $\phi 12,5$, beton C40/50, klasa ekspozycji XC1, klasa odporności ogniowej R E I 60

Dopuszcza się zastosowanie innego stropu kanałowego prefabrykowanego pod warunkiem zachowania minimalnych parametrów wytrzymałościowych, trwałości, odporności pożarowej. Ostateczny projekt montażowy po wyborze dostawcy stropu wymaga akceptacji projektanta obiektu.

W pachwinach stropu umieścić zbrojenie podłużne 2 $\phi 10$ ze stali $f_{yk}=500$ N/mm² kotwione w wieńcach.

W stropie projektuje się ukryte żebro stalowe stanowiące wzmocnienie do oparcia ściany pomieszczenia technicznego (pomieszczenie 1.11). Wzmocnienie stropu wykonać z profilu gorącowalcowanego HEB 260, ze stali S235JR. Żebro wykonać w grubości stropu. Żebro zabezpieczyć antykorozyjnie zgodnie z pkt 2.8.1.

Żebro zabezpieczyć przeciwpożarowo do wymaganej klasy odporności ogniowej R 60 w systemie obudowy z płyt ogniochronnych (obudowa półki). Przyjęto zabezpieczenie płytami silikatowo-cementowymi gr. 12 mm.

Dane do doboru powłoki obudowy:

- Wskaźniki masywności przekroju U/A:
 - HEB260 (1 nagrzewana ścianka) – 22 [m⁻¹]
- Temperatura krytyczna: 400 °C

STROP NAD PARTEREM/PIĘTREM ŻELBETOWY MONOLITYCZNY

Zaprojektowano stropy jako płyty żelbetowe monolityczne krzyżowozbrojone:

- w skrzydle południowym o grubości 18 cm,
- nad magazynem broni o grubości 12 cm,
- spocznik w klatce schodowej o grubości 16 cm.

Materiałem konstrukcyjnym jest beton C25/30 oraz stal zbrojeniowa klasy C, $f_{yk}=500$ N/mm². Klasa ekspozycji została określona jako XC1. Otulenie zbrojenia powinno wynosić 2,0 cm.

Strop nad parterem w skrzydle południowym projektuje się o ustalonym układzie ścian działowych z uwagi na znaczny ciężar ścian (>3,0 kN/m). Wszelkie zmiany układu ścian działowych wymagają dodatkowej analizy konstrukcyjnej.

Projektowana klasa odporności ogniowej R E I 30.

STROP NAD PARTEREM DREWNIANY BELKOWY

W części centralnej i skrzydle północnym stropy zaprojektowano jako drewniane belkowe. Belki stropu zaprojektowane w układach jedno-, dwu- i trójprzęstowym. Belki stropu o wymiarach 8x26 cm w rozstawie co 62,5 cm i lokalnie co 41,7 cm. Strop wykonać z drewna KVH klasy C24. Od góry stropu wykonać poszycie z płyty OSB/3 gr. 22 mm.

Na konstrukcję stosować drewno suszone komorowo:

- klasy C24, GL24h,
- czterostronnie strugane,
- klasa wizualna Nsi,
- o wilgotności nie przekraczającej 18%,

Wszystkie elementy drewniane zabezpieczyć wielofunkcyjnym impregnatem przeznaczonym do ochrony drewna konstrukcyjnego przed działaniem ognia, grzybów domowych, pleśni i owadów zapewniającym klasę reakcji na ogień Bs2-d0 (NRO - nierozprzestrzenianie ognia).

Klasa użytkowania konstrukcji -1.

Projektowana klasa odporności ogniowej R E I 30. Strop zabezpieczyć do wymaganej klasy poprzez wykonanie odpowiednich warstw sufitowych i podłogowych zgodnie z częścią architektoniczną.

2.6.9 SCHODY

Schody w klatce K1:

- żelbetowe płytowe dwubiegowe
- układ „L”,
- szerokość biegu 140 cm,
- okładzina zgodnie z proj. arch.,
- beton klasy C25/30,
- stal klasy B, $f_y=500$ N/mm²,
- klasa ekspozycji XC1,
- klasa odporności ogniowej R 30.

Schody w klatce K2:

- żelbetowe płytowe jednobiegowe,
- szerokość biegu 120 cm
- okładzina zgodnie z proj. arch.,
- beton klasy C25/30,
- stal klasy B, $f_y=500$ N/mm²,
- klasa ekspozycji XC1,
- klasa odporności ogniowej R 30.

2.6.10 KONSTRUKCJA DACHOWA

Konstrukcja dachowa – drewniane wiązary kratownicowe w technologii prasowanych płytek kolczastych. Projekt konstrukcji dachu zgodnie z tomem nr 3/3 projektu technicznego.

2.6.11 SZYB WINDOWY

Zaprojektowano szyb dźwigu osobowego jako stalowy z podszybiem żelbetowym monolitycznym. Płytę fundamentową podszybia wykonać jako żelbetową gr. 30 cm, zaś ścianki szybu grubości 20 cm z betonu C25/30. Klasę ekspozycji określono jako XC1 (wewnątrz) oraz XC2 (zewnątrz). Otulina powinna wynosić 40 mm (dla płyty fundamentowej, 30 mm (dla ścian szybu). Do zbrojenia stosować stal klasy B, $f_y=500$ N/mm². Część szybu zagłębioną w gruncie izolować przeciwwilgociowo – np. masa asfaltowa KMB gr. 3 mm.

Szyb wykonać jako konstrukcja ramowa, spawana z profili gorącowalcowanych RK i RP, ze stali klasy S235JR. Wszystkie elementy stalowe zabezpieczyć antykorozyjnie zgodnie z pkt. 2.8.1.

Obudowa szybu z pakietów szklanych mocowanych punktowo do konstrukcji ramowej poprzez systemowe łączniki stalowe (rotule).

Geometrię szybu dostosowano do dźwigu o napędzie hydraulicznym, dźwig bez maszynowni, o nośności 630 kg.

Podstawowe parametry geometryczne przyjęte w projekcie:

- wymiary wewnętrzne szybu: 165x175 cm
- głębokość podszybia: 100 cm,
- wysokość nadszybia 330 cm
- wysokość podnoszenia: 340 cm

Geometrię szybu potwierdzić po wyborze dostawcy dźwigu, przed przystąpieniem do robót związanych z jego wznoszeniem.

2.6.12 PODKONSTRUKCJE URZĄDZEŃ

Podkonstrukcje central wentylacyjnych wykonać jako systemowe ramy np. big foot. Pod stopy podkonstrukcji wykonać podkładki antywibracyjne elastomerowe. Montaż jednostek wiszących na systemowych wspornikach.

2.7 SPOSÓB ZABEZPIECZENIA KONSTRUKCJI Z UWAGI NA WARUNKI P.POŻ.

W zależności od określonej w projekcie architektonicznym klasie odporności pożarowej budynku, projektowane konstrukcje budowlane należy zabezpieczyć przed działaniem ognia do wymaganej odporności ogniowej REI elementu budynku.

2.7.1 KONSTRUKCJE METALOWE

Projektuje się zabezpieczenie konstrukcji metalowych poprzez zastosowanie obudowy z płyt ogniochronnych. Szczegóły zgodnie z opisem poszczególnych elementów konstrukcyjnych.

2.7.2 KONSTRUKCJE BETONOWE

Konstrukcje żelbetowe zabezpieczono poprzez zastosowanie odpowiednich przekrojów elementów oraz otulenia wkładek zbrojeniowych. Konstrukcje żelbetowe/sprężone prefabrykowane (nadproża, płyty kanałowe) ustalenie odporności ogniowej na podstawie deklaracji właściwości użytkowych i wytycznych montażowych.

2.7.3 KONSTRUKCJE DREWNIANE

Konstrukcje drewniane zabezpieczono poprzez zastosowania odpowiednich okładzin z płyt ogniochronnych (jastrych, sufit podwieszany, okładzina ścienna). Wszystkie elementy drewniane należy zabezpieczać odpowiednim preparatem do NRO.

2.8 ZABEZPIECZENIA ANTYKOROZYJNE ELEMENTÓW KONSTRUKCYJNYCH BUDYNKU

2.8.1 KONSTRUKCJE METALOWE

Elementy metalowe ulegające zakryciu (np. słupy, żebra itp.) zakwalifikowano do kategorii korozyjności C1. Elementy te należy zabezpieczyć przed korozją 2 x podkładem ftalowym. Na oczyszczoną powierzchnię do stopnia czystości Sa 2 ½ zgodnie z PN-ISO 8501-1, należy nanieść dwie powłoki o grubości 40 µm każda. Łączna grubość powłoki powinna wynosić 80 µm.

2.8.2 BETONY NARAŻONE NA DZIAŁANIE CZYNNIKÓW ATMOSFERYCZNYCH

Elementy betonowe zabezpieczono poprzez określenie odpowiedniej klasy ekspozycji oraz odpowiedniego otulenia zbrojenia elementu.

2.8.3 ELEMENTY DREWNIANE

Projektowane i istniejące elementy drewniane (belki stropowe, elementy ścian, elementy więźby i przekrycia, deskowania) należy zabezpieczyć przed działaniem ognia, grzybów domowych, grzybów pleśniowych oraz owadów – technicznych szkodników drewna preparatem solnym do konserwacji drewna.

Elementy drewniane stykające się z elementem murowym lub betonem należy oddzielić dwiema warstwami papy poprzez przekładkę lub owinięcie elementu.

2.9 ROBOTY ROZBIÓRKOWE I WYBURZENIOWE

Nie dotyczy. Obiekt nowoprojektowany.

2.10 OCENA TECHNICZNA OBIEKTU PODLEGAJĄCEGO PRZEBUDOWIE, ROZBUDOWIE LUB NADBUDOWIE

Nie dotyczy. Obiekt nowoprojektowany.

2.11 ROZWIĄZANIA KONSTRUKCYJNE OBIEKTU BUDOWLANEGO, ZASTOSOWANE SCHEMATY KONSTRUKCYJNE (STATYCZNE), ZAŁOŻENIA DO OBLICZEŃ KONSTRUKCJI, W TYM DOTYCZĄCE OBCIĄŻEŃ, ORAZ PODSTAWOWE WYNIKI TYCH OBLICZEŃ

2.11.1 UKŁAD KONSTRUKCYJNY OBIEKTU BUDOWLANEGO

Konstrukcję skrzydła południowego zaprojektowano jako tradycyjną murowaną częściowo uprzemysłowioną. Główną konstrukcję nośną stanowią ściany murowane zewnętrzne i wewnętrzne oraz wewnętrzna dwuprzęsłowa rama żelbetowa. Układ konstrukcyjny skrzydła podłużny. Stropy prefabrykowane kanałowe oraz żelbetowe monolityczne. Dach drewniany dwuspadowy w technologii więźarów prefabrykowanych.

Konstrukcję części centralnej oraz skrzydła południowego zaprojektowano jako szkieletową drewnianą. Główną konstrukcję nośną stanowią ściany drewniane szkieletowe. Układ konstrukcyjny podłużny. Stropy drewniane belkowe. Dach drewniany dwuspadowy w technologii więźarów prefabrykowanych. W części centralnej zaprojektowano klatkę schodową w technologii żelbetowej monolitycznej. Klatka stanowi trzon usztywniający dla części szkieletowej.

Posadowienie obiektu bezpośrednie na ławach i stopach fundamentowych.

2.11.2 ZAŁOŻENIA PRZYJĘTE DO OBLICZEŃ

- a) Obciążenia konstrukcji przyjęto zgodnie z Polskimi Normami. Szczegółowe zestawienie przyjętych do obliczeń obciążeń zawarto w projekcie technicznym.
- b) Obciążenia od projektowanych urządzeń przyjęto zgodnie z kartami katalogowymi urządzeń. Szczegółowe zestawienie przyjętych do obliczeń obciążeń zawarto w projekcie technicznym.
- c) Wymiarowanie konstrukcji przyjęto zgodnie z Polskimi Normami.
- d) Materiały konstrukcyjne przyjęto wg opisu elementów konstrukcyjnych.
- e) Sprawdzając nośność elementów konstrukcyjnych do obliczeń założono planowaną funkcję poszczególnych kondygnacji/ pomieszczeń.
- f) Do obliczeń przyjęto elementy o najbardziej niekorzystnym schemacie statycznym oraz najbardziej niekorzystny układ obciążeń.
- g) Stropy zostały zaprojektowane pod zaprojektowany w projekcie architektonicznym układ ścianek działowych.
- h) Krótkotrwałą zmianę schematu statycznego na bardziej niekorzystny.

2.11.3 SCHEMATY KONSTRUKCYJNE

Zgodnie z projektem technicznym.

2.11.4 PODSTAWOWE WYNIKI OBLICZEŃ

Zgodnie z projektem technicznym.

2.12 UWAGI OGÓLNE

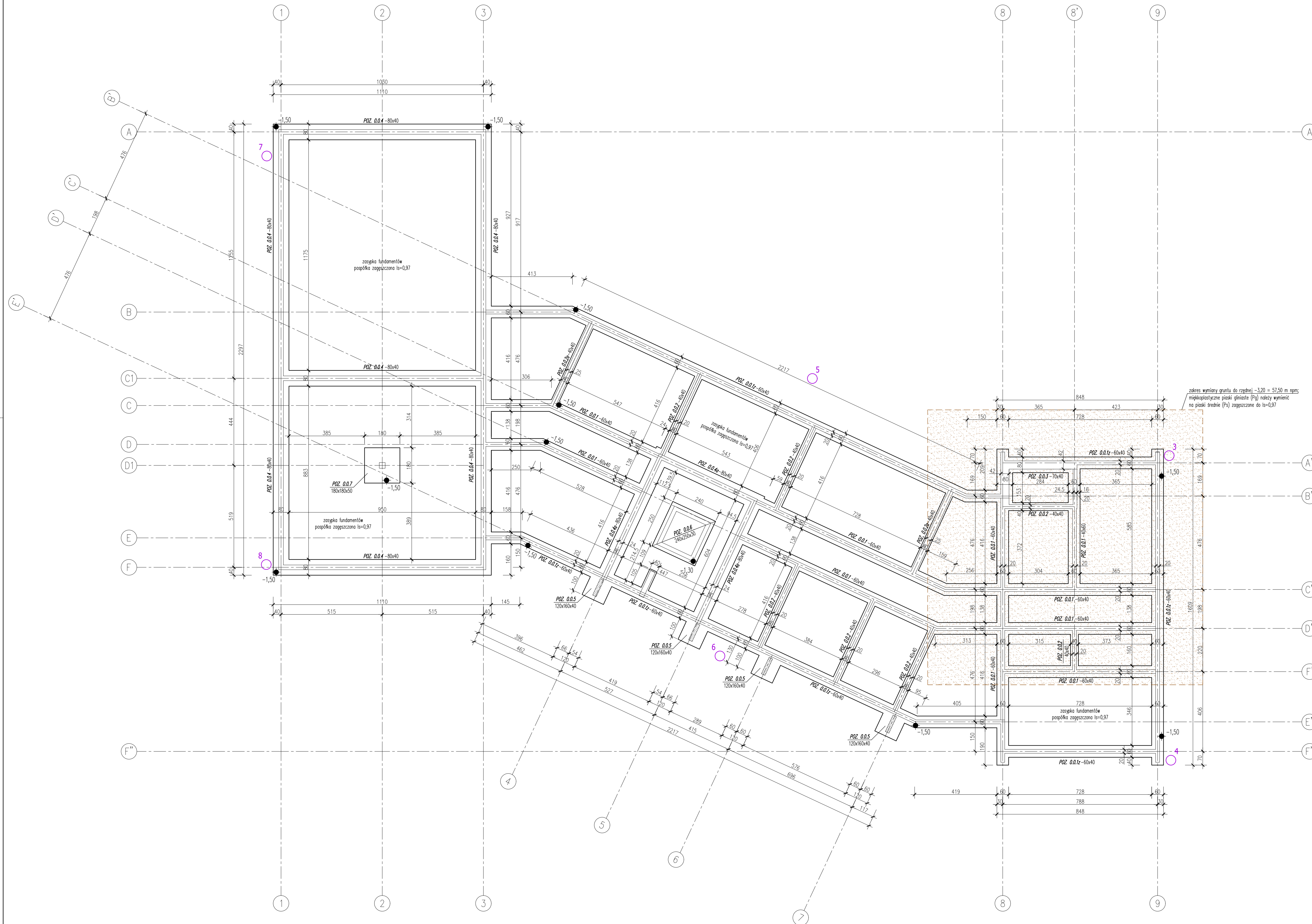
- a) Do niniejszego opracowania projektowego należy sporządzić projekt wykonawczy celem uszczegółowienia projektu budowlanego, w zakresie niezbędnym, na potrzeby związane z wykonaniem robót budowlanych.
- b) Wszelkie roboty budowlane należy wykonywać zgodnie z warunkami technicznymi wykonania i odbioru robót, Polskimi Normami, obowiązującymi przepisami BHP, sztuką budowlaną oraz zgodnie z instrukcjami producentów materiałów budowlanych.
- c) Wszystkie użyte do budowy materiały budowlane powinny posiadać stosowne wymagane prawem aprobaty techniczne, atesty i certyfikaty.
- d) Drewniane elementy prefabrykowane powinny posiadać Europejską Aprobata Techniczną (ETA) dla zestawu budowlanego zgodną z EAD 340308-00-0203.
- e) Wszelkie roboty budowlane należy prowadzić z zachowaniem odpowiednich przerw technologicznych zgodnych z Polskimi Normami, wiedzą techniczną z zakresu budownictwa oraz wytycznymi producentów poszczególnych materiałów czy systemów stosowanych w budownictwie. Zaleca się sporządzenie Wykonawcy robót budowlanych projektu technologicznego prowadzenia robót budowlanych.
- f) Roboty budowlane prowadzić pod stałym nadzorem technicznym prowadzonym przez osobę o odpowiedniej wiedzy technicznej oraz uprawnieniach budowlanych.
- g) Roboty budowlane należy prowadzić wykwalifikowaną ekipą budowlano-montażową mającą doświadczenie przy wykonywaniu robót budowlanych w niniejszej dokumentacji projektowej.
- h) Przed przystąpieniem do realizacji zadania projektowego, zaleca się dokonanie przez potencjalnego Wykonawcę robót wizji lokalnej działki.
- i) W przypadku wszelkich wątpliwości dotyczących niniejszej dokumentacji projektowej, należy kontaktować się z projektantem.

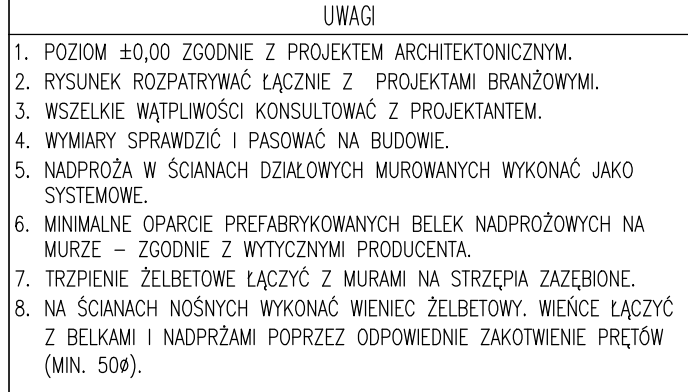
- j) Przed zamówieniem materiałów należy każdorazowo sprawdzić wymiary z projektu ze stanem faktycznym budowy.

3. PROJEKT WYKONAWCZY: CZĘŚĆ RYSUNKOWA

UWAG

1. POZIOM ZACHOWÓC ZODZIENIE Z PROJEKTEM ARCHYTEKTONICZNYM.
2. PĄCZĄC MINIMALNY POZIOMY POSADZANIE -1,0 m p.p.t.
3. PROJEKTUJĘ SIĘ POSADZANIE OBIEKTU NA NOŚNYCH WARSTWACH GRUNTÓW GRUPY IA, IIB, IIC I III.
4. POD FUNDAMENTAMI UKŁADAC BIEŻĄCE PODKŁADKI Ø8/10 GR. 10 CM.
5. W PRZYPADKU WYSTĄPIENIA ODMIENNYCH WARSTW PODKŁADKI GRUNTÓW NIŻ NIŻ WYKAZUJĄCY GEOTECHNICZNEJ NIEJ PŁADOMÓW PODKŁADKI GEOTECHNICZNEJ POSADZANIE.
6. PŁADOMÓW SIĘ NADZÓR GEOTECHNICZNY. DOKONAĆ ODOBROU GEOTECHNICZNEGO WYKOPU.
7. DLA ŚCIAN, TRZPIENI I SŁUPÓW ŻELBETOWYCH MONOLITYCZNYCH WYKONAC Z FUNDAMENTÓW PRZĘTY STARTOWE. STARTERY WG WYKAZUJĄCY POSZCZEGÓLNE WYKONAC.
8. PRZEWIDZIEĆ MOŻLIWOŚĆ ODMIENNYCH WYKOPÓW.
9. POMIĘCZANIE FUNDAMENTÓW ZABEZPIECZĄĆ PRZECIWOŁADCIWOCIO – HYDROIZOLACJA WG CZĘŚCI ARCHYTEKTONICZNEJ.
10. UKŁADANIE BEDIARÓW ZODZIENIE Z PROJEKTEM BRANŻY ELEKTRYCZNEJ.
11. RYSUNEK ROZPATRYWANY ŁĄCZNIE Z PROJEKTAMI BRANŻY ELEKTRYCZNEJ.

[illegible]



- PK – LOKALIZACJA PUNKT KOTWIENIA ŚCIAN WG RYS. SZCZEGÓŁOWEGO

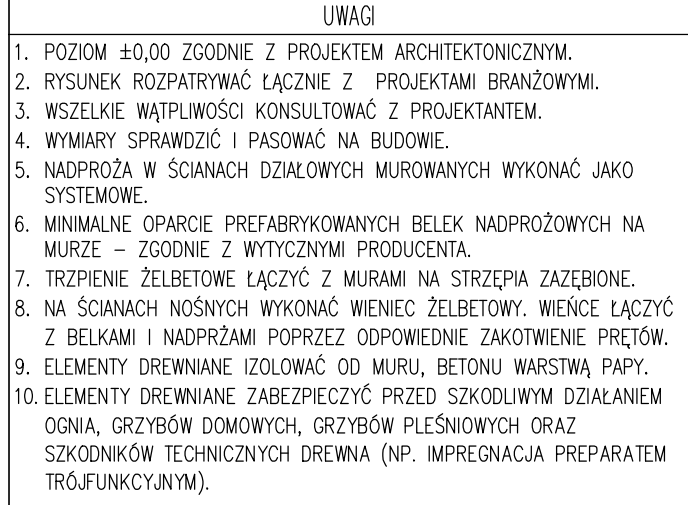
JEDNOSTKA WYKONUJĄCA:

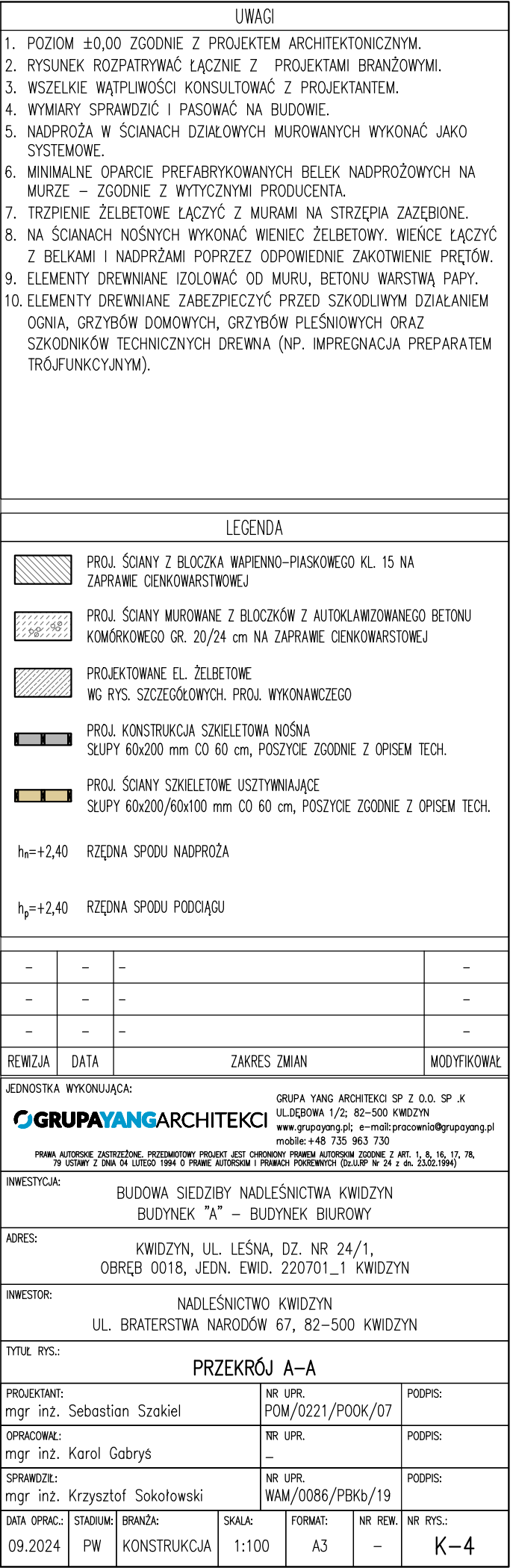
GRUPA Y&P ARCHITEKCI

GRUPA YANG ARCHITEKCI SP. Z O.O. SP. JX
UL. DEBOWA 1/2 82-500 KMNIN
www.grupayp.pl e-mail: pracownia@grupayp.pl
mobile: +48 735 963 730

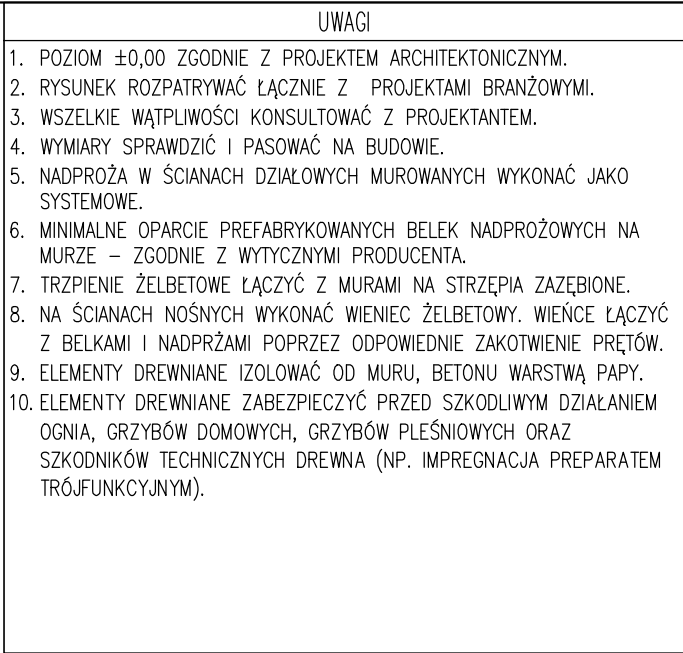
PRACA AUTORSKA ZAKŁADOWE PRZETWÓRZENIE PROJEKTU JEST OPRACOWANIEM PRACOWNI AUTORSKIM ZADANIE Z ART. 1, 14, 16, 17, 78
79 USTĄNIE 2. DWA 24 LUTEGO 1994 O PRACIE AUTORSKIM I PRACACH POŚREDNICH (ZADANIE NR 24 z dn. 23.02.1994)






| | | | | | | | |
|---|--|---------|-----------------------------|--------------|---------|---------|---------|
| TYTUŁ RYS: | | | | RZUT PARTERU | | | |
| PROJEKTANT: mgr inż. Sebastian Szakiel | | | NR UPR. PM/0221/POOK/07 | | PODPIS: | | |
| OPRACOWAŁ: mgr inż. Karol Gabrys | | | NR UPR. -- | | PODPIS: | | |
| SPRAWDZIŁ: mgr inż. Krzysztof Sokolowski | | | NR UPR. WAM/0086/PBk6/19 | | PODPIS: | | |
| DATA OPRAC. | | STADIUM | BRANŻA | SKALA | FORMAT | NR REV. | NR RYS. |
| 09.2024 | | PW | KONSTRUKCJA | 1:100 | A1 | — | K-2 |





| | | | | | |
|---|----------|-------------|-----------------------------|---------|----------|
| PROJEKTANT: mgr inż. Sebastian Szakiel | | | NR UPR. POM/0221/P00K/07 | | PODPIS: |
| OPRACOWAŁ: mgr inż. Karol Gabrys | | | NR UPR. — | | PODPIS: |
| SPRAWDZIŁ: mgr inż. Krzysztof Sokolowski | | | NR UPR. WAM/0086/PBKb/19 | | PODPIS: |
| DATA OPRAC.: | STADIUM: | BRANŻA: | SKALA: | FORMAT: | NR RYS.: |
| 09.2024 | PW | KONSTRUKCJA | 1:100 | A3 | — |
| | | | | | K-5 |



| LEGENDA | |
|---|--|
|  | PROJ. ŚCIANY Z BŁOCKA WAPIENNO-PISKOWEGO KL. 15 NA ZAPRAWIE CIENKOWARSTWOWEJ |
|  | PROJ. ŚCIANY MUROWANE Z BŁOCKÓW Z AUTOKLAWIZOWANEGO BETONU KOMÓRKOWEGO GR. 20/24 cm NA ZAPRAWIE CIENKOWARSTWOWEJ |
|  | PROJEKTOWANE EL. ŻELBETOWE WG RYS. SZCZEGÓŁOWYCH. PROJ. WYKONAWCZEGO |
|  | PROJ. KONSTRUKCJA SZKIELETOWA NOŚNA SŁUPY 60x200 mm CO 60 cm, POSZYCIE ZGODNIE Z OPISEM TECH. |
|  | PROJ. ŚCIANY SZKIELETOWE USZTYWNIAJĄCE SŁUPY 60x200/60x100 mm CO 60 cm, POSZYCIE ZGODNIE Z OPISEM TECH. |
| $h_n=+2,40$ | RZĘDNA SPODU NADPROŻA |
| $h_p=+2,40$ | RZĘDNA SPODU PODCIĄGU |

| | | | |
|---------|------|--------------|-------------|
| - | - | - | - |
| - | - | - | - |
| - | - | - | - |
| REWIZJA | DATA | ZAKRES ZMIAN | MODYFIKOWAŁ |

JEDNOSTKA WYKONUJĄCA: GRUPA YANG ARCHITEKCI SP Z O.O. SP. K
UL. DĘBOWA 1/2; 82-500 KMDZYN
www.grupayang.pl; e-mail: pracownia@grupayang.pl
mobile: +48 735 963 730

PRAWA AUTORSKIE ZASTRZEŻONE. PRZEDMIOTOWY PROJEKT JEST CHRONIONY PRAWEM AUTORSKIM ZGODNIE Z ART. 1, 8, 16, 17, 78, 79 USTAWY Z DNIA 04 LUTEGO 1994 O PRAWIE AUTORSKIM I PRAWACH POWIĄZANYCH (Dz.U.R. Nr 24 z dn. 23.02.1994)

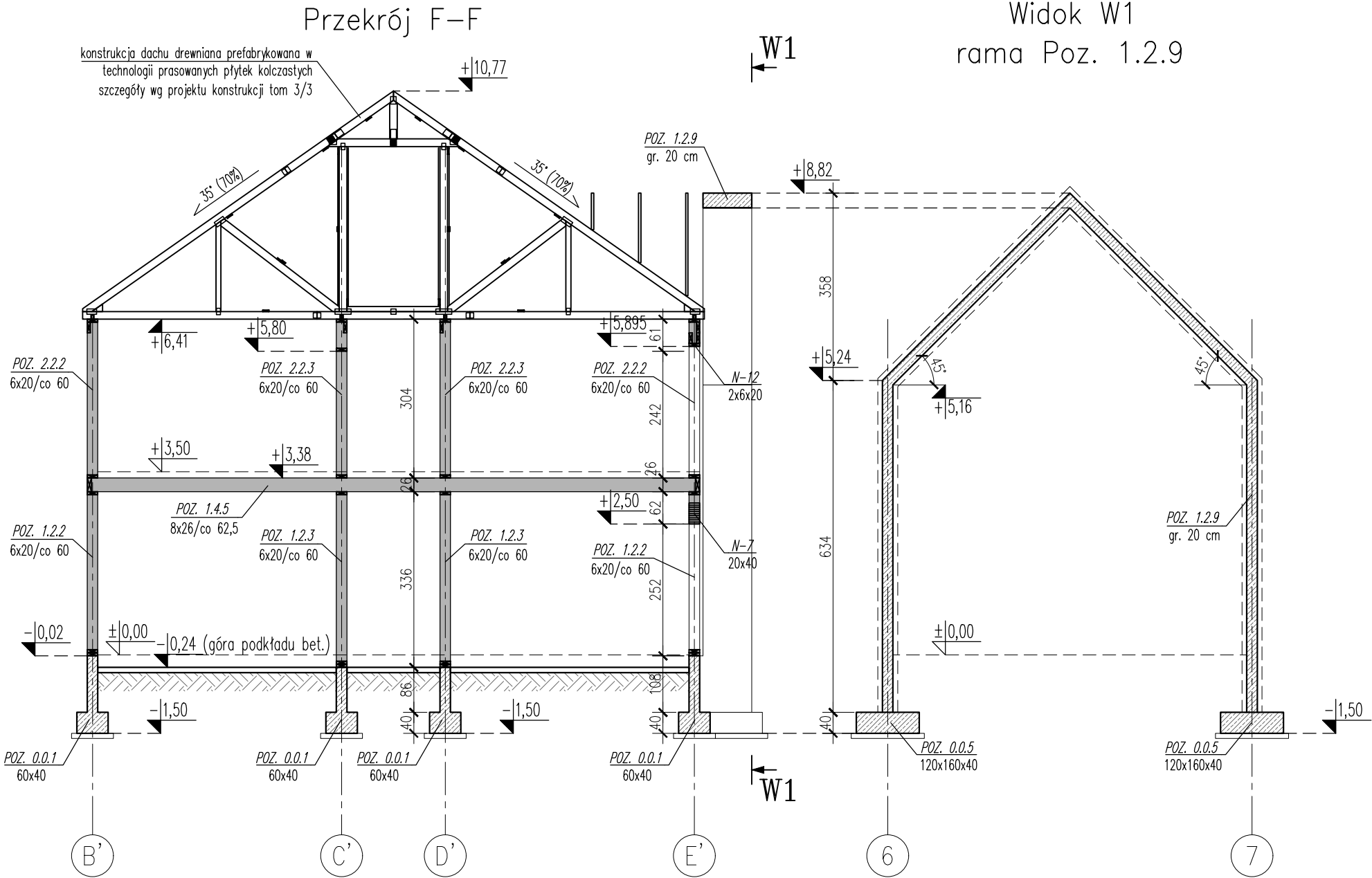
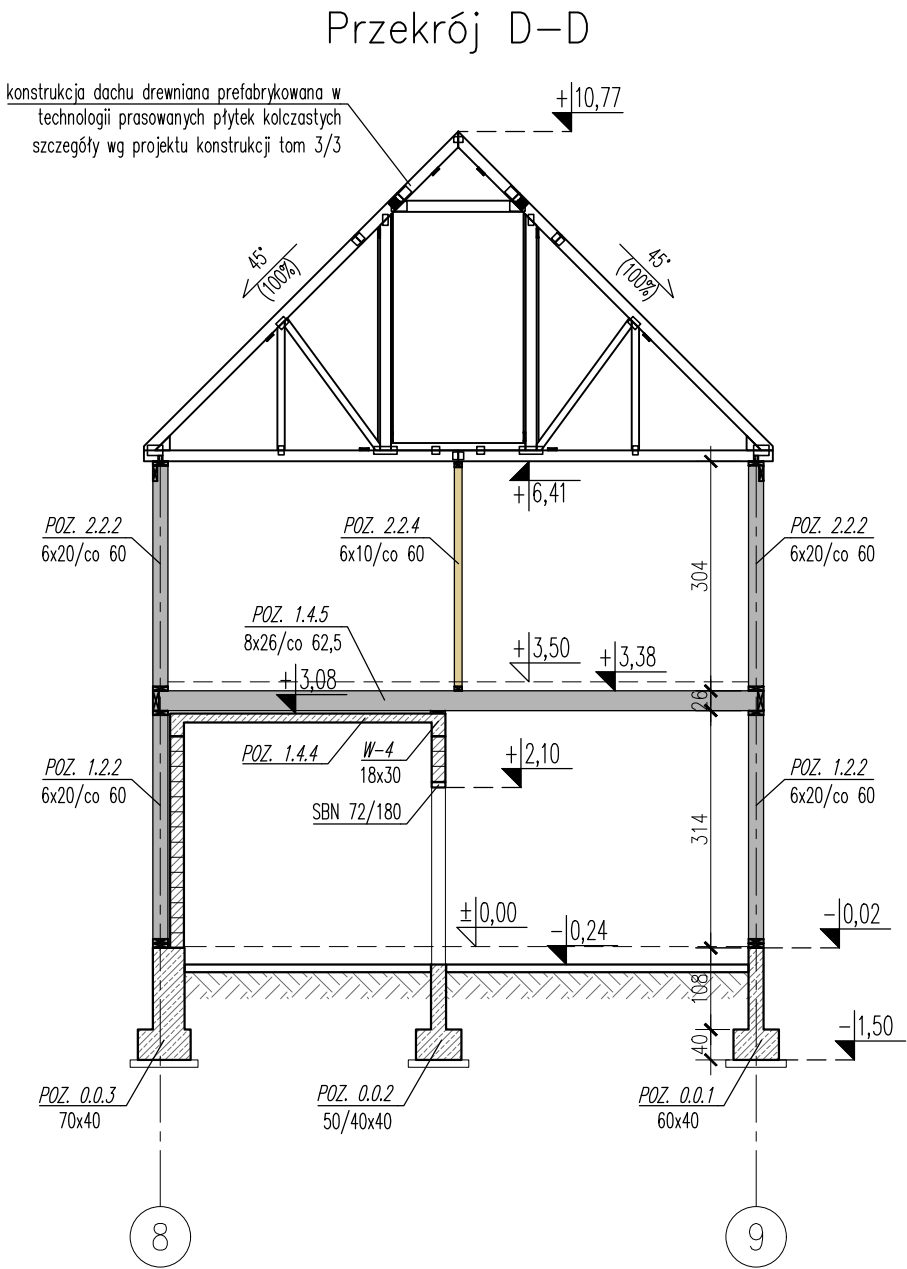
INWESTYCJA: BUDOWA SIEDZIBY NADLEŚNICTWA KWIDZYN
BUDYNEK "A" – BUDYNEK BIUROWY

ADRES: KWIDZYN, UL. LEŚNA, DZ. NR 24/1,
OBRĘB 0018, JEDN. EWID. 220701_1 KWIDZYN

INWESTOR: NADLEŚNICTWO KWIDZYN
UL. BRATERSTWA NARODÓW 67, 82-500 KWIDZYN

TYTUŁ RYS.: PRZEKRÓJ E-E

| | | | | | |
|---|----------|-------------|-----------------------------|---------|----------|
| PROJEKTANT: mgr inż. Sebastian Szakiel | | | NR UPR. POM/0221/P00K/07 | | PODPIS: |
| OPRACOWAŁ: mgr inż. Karol Gabrys | | | NR UPR. — | | PODPIS: |
| SPRAWDZIŁ: mgr inż. Krzysztof Sokołowski | | | NR UPR. WAM/0086/PBkb/19 | | PODPIS: |
| DATA OPRAC.: | STADIUM: | BRANŻA: | SKALA: | FORMAT: | NR RYS.: |
| 09.2024 | PW | KONSTRUKCJA | 1:100 | A3 | — K-6 |



- UWAGI
- POZIOM $\pm 0,00$ ZGODNIE Z PROJEKTEM ARCHITEKTONICZNYM.
 - RYSunEK ROZPATRYWAĆ ŁĄCZNIE Z PROJEKTAMI BRANŻOWYMI.
 - WSZELKIE WĄTPLIWOŚCI KONSULTOWAĆ Z PROJEKTANTEM.
 - WYMIARY SPRAWDZIĆ I PASOWAĆ NA BUDOWIE.
 - NADPROŻA W ŚCIANACH DZIAŁOWYCH MUROWANYCH WYKONAĆ JAKO SYSTEMOWE.
 - MINIMALNE OPARCIE PREFABRYKOWANYCH BEŁEK NADPROŻOWYCH NA MURZE – ZGODNIE Z WYTTCZYNYMI PRODUCENTA.
 - TRZPIENIE ŻELBETOWE ŁĄCZYĆ Z MURAM NA STRZĘPIA ZAZĘBIONE.
 - NA ŚCIANACH NOŚNYCH WYKONAĆ WIENIEC ŻELBETOWY. WIENIECE ŁĄCZYĆ Z BEŁKAMI I NADPRŻAMI POPRZECZ ODPOWIEDNIE ZAKOTWIENIE PRĘTÓW.
 - ELEMENTY DREWNIANE IZOLOWAĆ OD MURU, BETONU WARSTWĄ PĄPY.
 - ELEMENTY DREWNIANE ZABEZPIECZYĆ PRZED SZKODLIWYM DZIAŁANIEM OGNIĄ, GRZYBÓW DOMOWYCH, GRZYBÓW PLEŚNIOWYCH ORĄZ SZKODNIKÓW TECHNICZNYCH DREWNA (NP. IMPREGNACJA PREPARATEM TRÓJFUNKCYJNYM).

- LEGENDA
- PROJ. ŚCIANY Z BŁOCZKA WAPIENNO-PÍASKOWEGO KL. 15 NA ZAPRAWIE CIENKOWARSTWOWEJ
 - PROJ. ŚCIANY MUROWANE Z BŁOCZKÓW Z AUTOKŁAWIZOWANEGO BETONU KOMÓRKOWEGO GR. 20/24 cm NA ZAPRAWIE CIENKOWARSTWOWEJ
 - PROJEKTOWANE EL. ŻELBETOWE Wg RYS. SZCZEGÓŁOWYCH. PROJ. WYKONAWCZEGO
 - PROJ. KONSTRUKCJA SZKIELETOWA NOŚNA SŁUPY 60x200 mm CO 60 cm, POSZYCIE ZGODNIE Z OPÍSEM TECH.
 - PROJ. ŚCIANY SZKIELETOWE USZTYWIAJĄCE SŁUPY 60x200/60x100 mm CO 60 cm, POSZYCIE ZGODNIE Z OPÍSEM TECH.

$h_n = +2,40$ RZĘDNA SPODU NADPROŻA

$h_p = +2,40$ RZĘDNA SPODU PODCIĄGU

| - | - | - | - |
|---------|------|--------------|-------------|
| - | - | - | - |
| - | - | - | - |
| REWIZJA | DATA | ZAKRES ZMIAN | MODYFIKOWAŁ |

JEDNOSTKA WYKONUJĄCA:

GRUPAYANG ARCHITEKCI

GRUPA YANG ARCHITEKCI SP Z O.O. SP .K
UL. DĘBOWA 1/2; 82-500 KWIDZYN
www.grupayang.pl; e-mail: pracownia@grupayang.pl
mobile: +48 735 963 730

PRAWA AUTORSKIE ZASTRZEŻONE. PRZEDMIOTOWY PROJEKT JEST CHRONIONY PRAWEM AUTORSKIM ZGODNIE Z ART. 1, 8, 16, 17, 78, 79 USTAWY Z DNIA 04 LUTEGO 1994 O PRAWIE AUTORSKIM I PRAWACH PODPODLENYCH (DZ.U. z dn. 23.02.1994)

INWESTYCJA:

BUDOWA SIEDZIBY NADLEŚNICTWA KWIDZYN
BUDYNEK "A" – BUDYNEK BIUROWY

ADRES:

KWIDZYN, UL. LEŚNA, DZ. NR 24/1,
OBREĘB 0018, JEDN. EWID. 220701_1 KWIDZYN

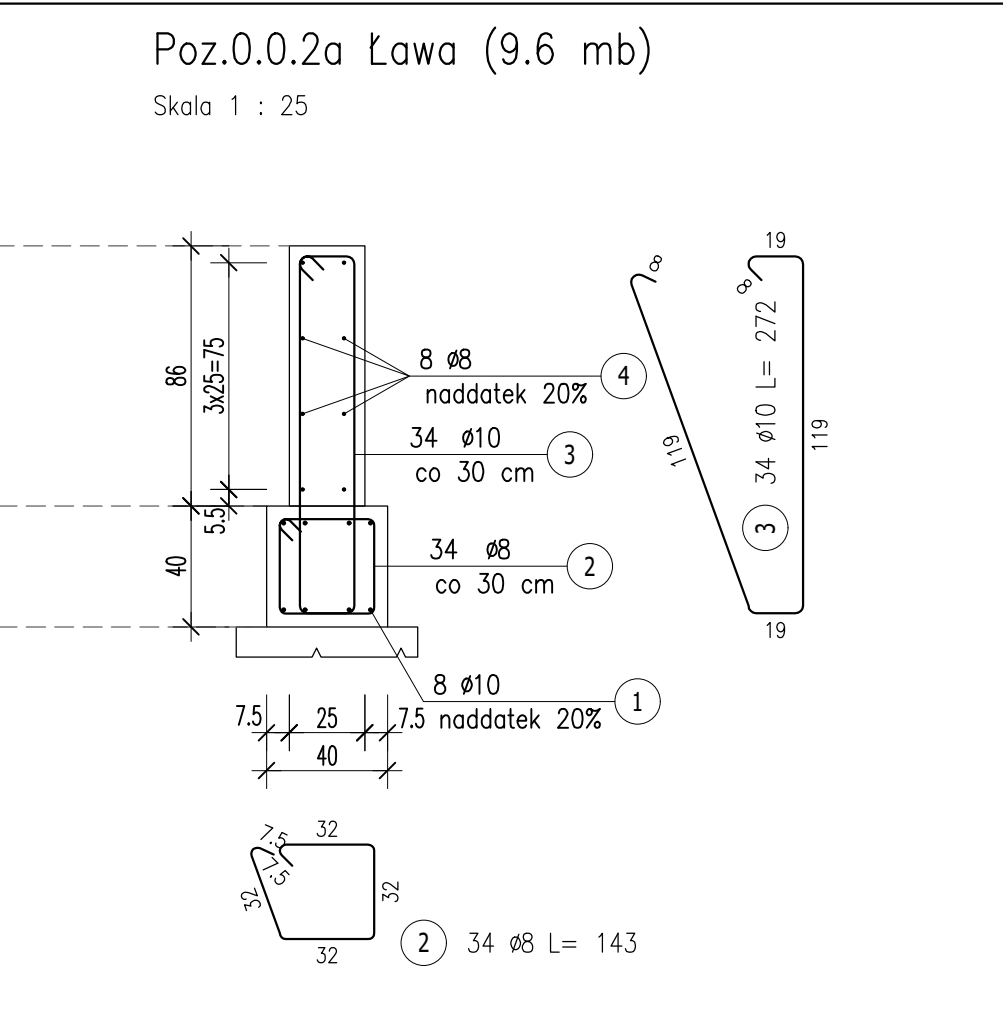
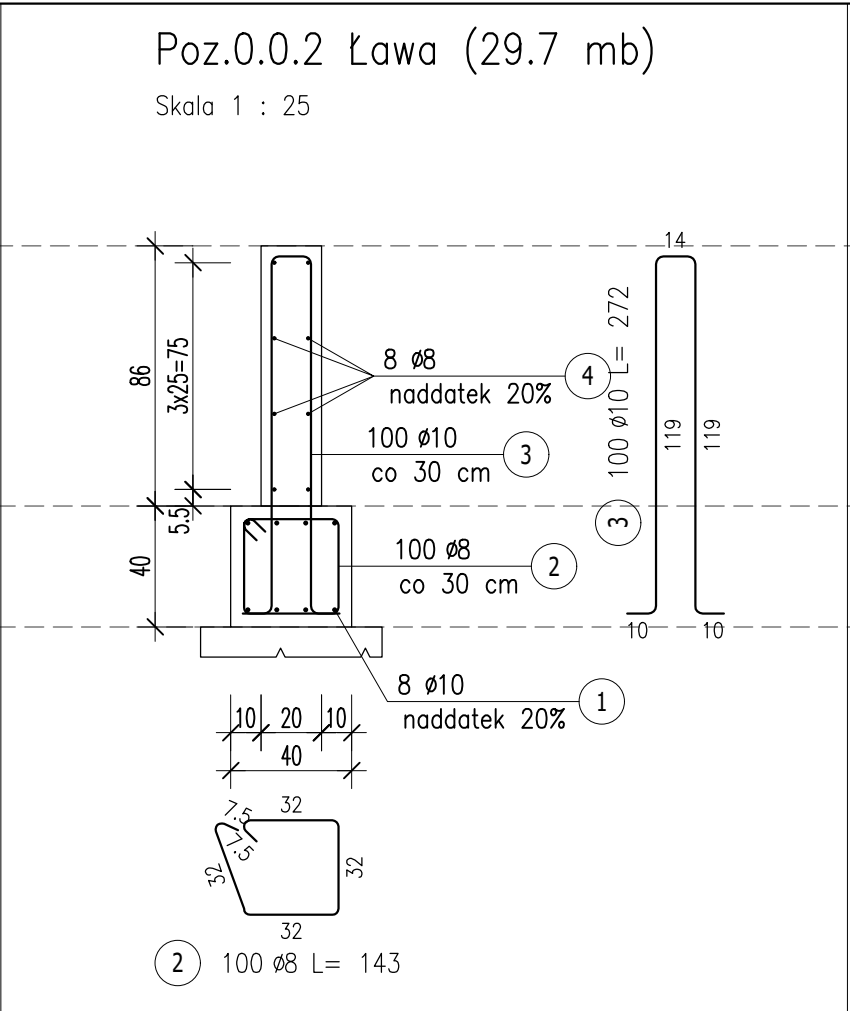
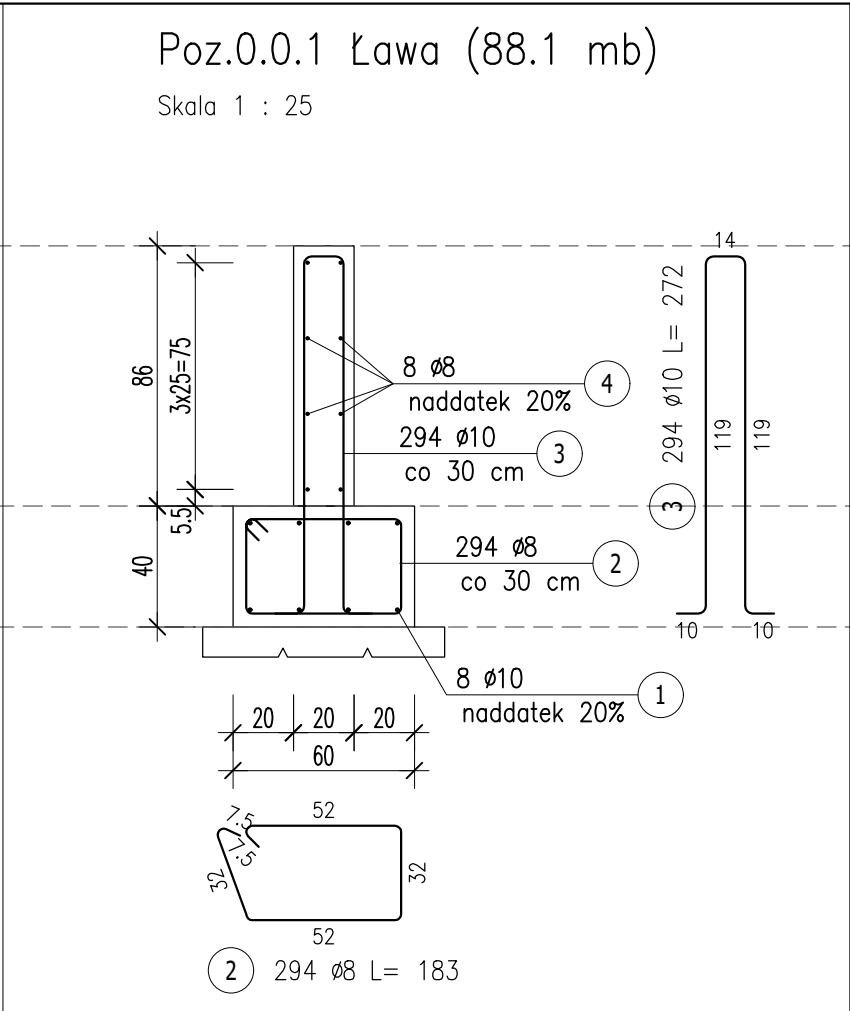
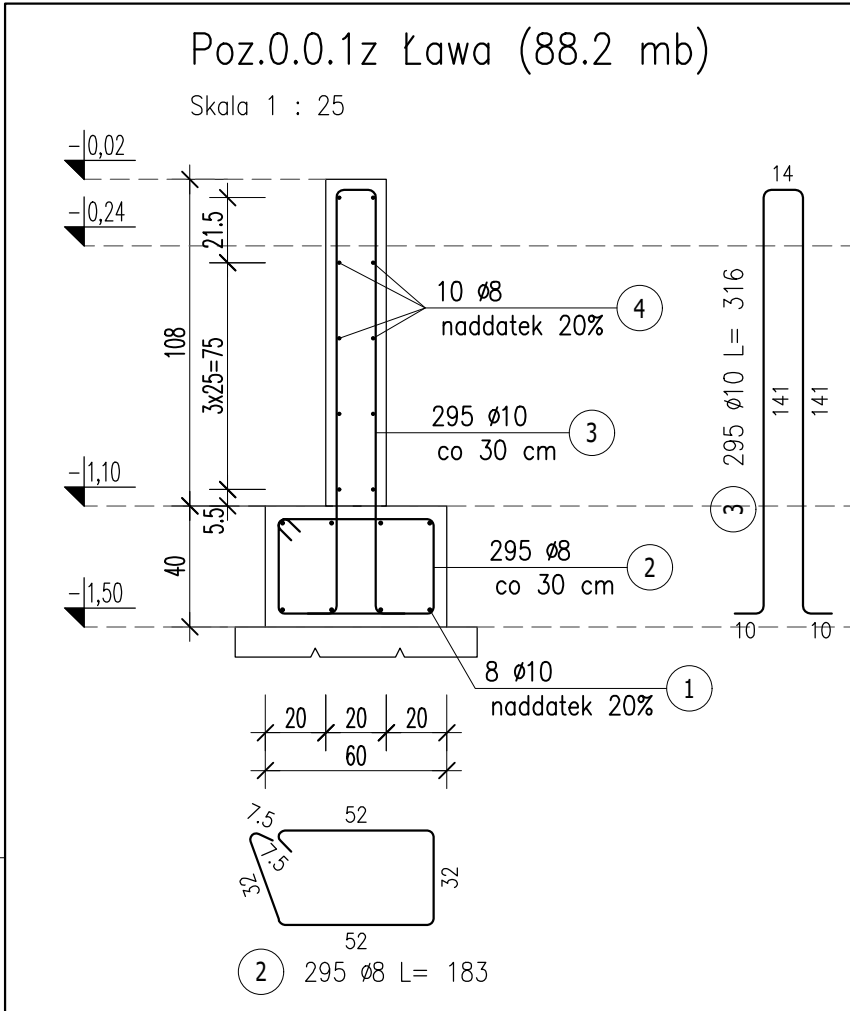
INWESTOR:

NADLEŚNICTWO KWIDZYN
UL. BRATERSTWA NARODÓW 67, 82-500 KWIDZYN

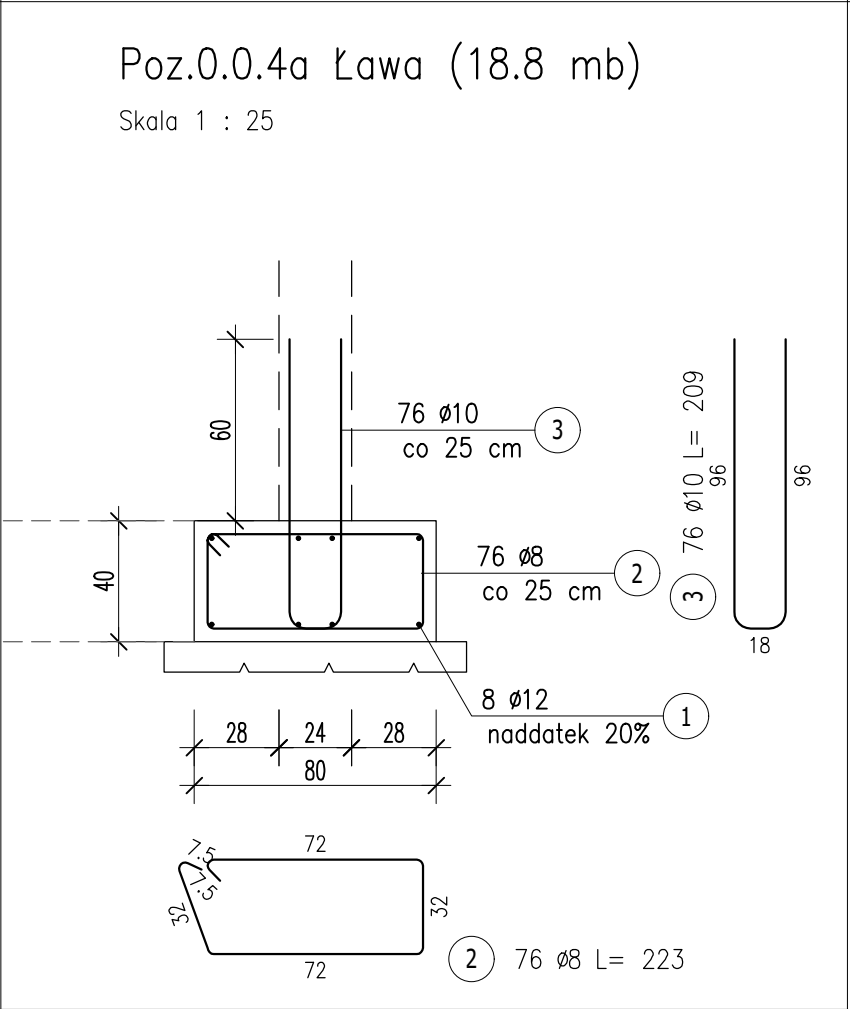
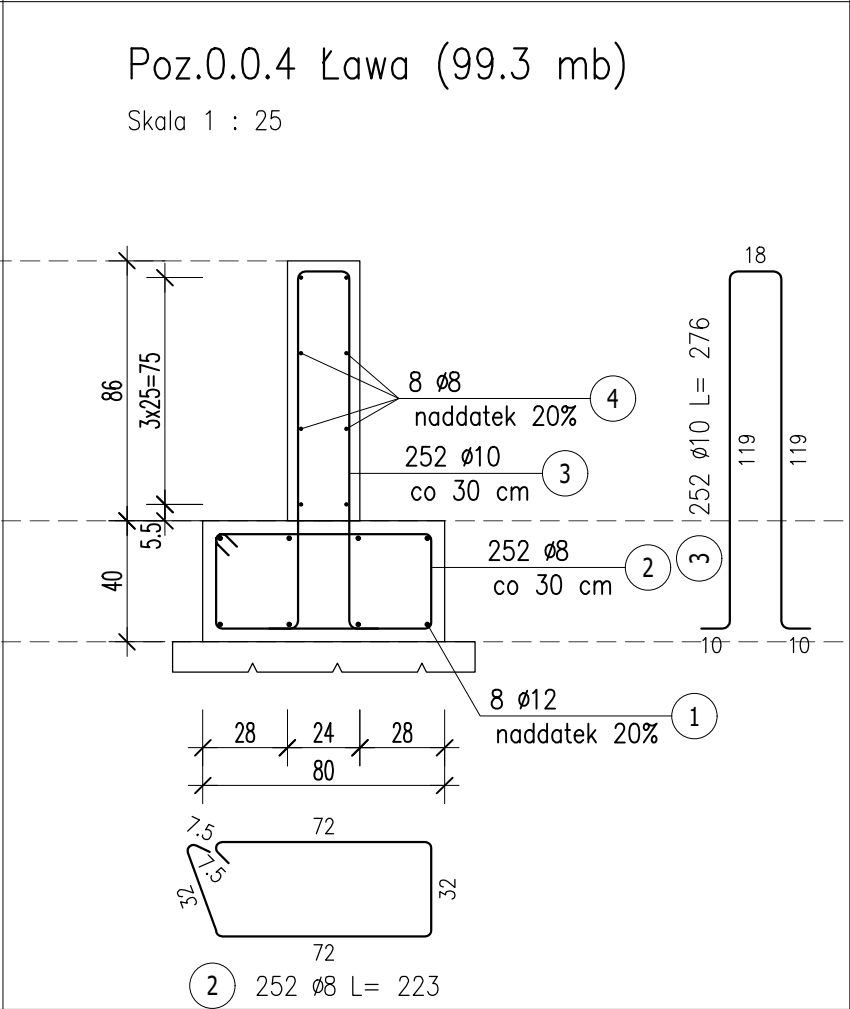
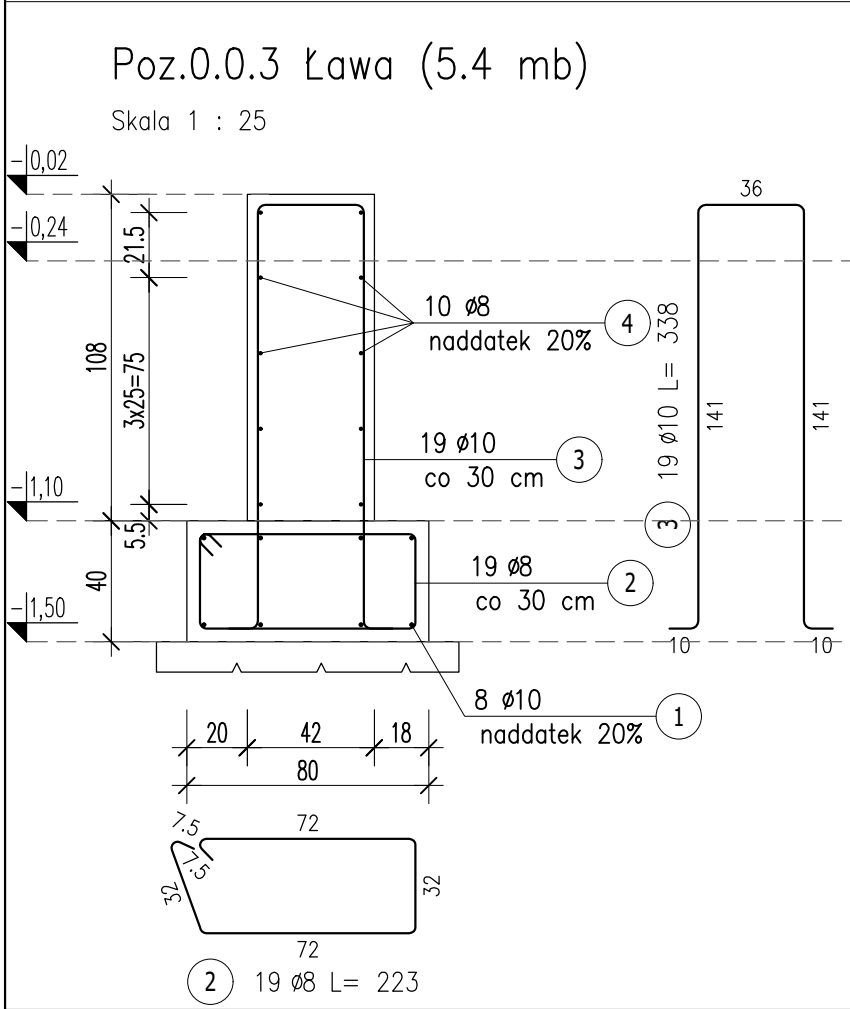
TYTUŁ RYS:

PRZĘKRÓJ D-D, F-F

| | | |
|---|-----------------------------|------------------------|
| PROJEKTANT: mgr inż. Sebastian Szkiel | NR UPR. POM/0221/P00K/07 | PODPIS: |
| OPRACOWAŁ: mgr inż. Karol Gabrys | NR UPR. - | PODPIS: |
| SPRAWDZIŁ: mgr inż. Krzysztof Sokolowski | NR UPR. WAM/0086/PBKb/19 | PODPIS: |
| DATA OPRAC.: 09.2024 | STADIUM: PW | BRANŻA: KONSTRUKCJA |
| SKALA: 1:100 | FORMAT: 594x297 | NR RYS.: K-7 |

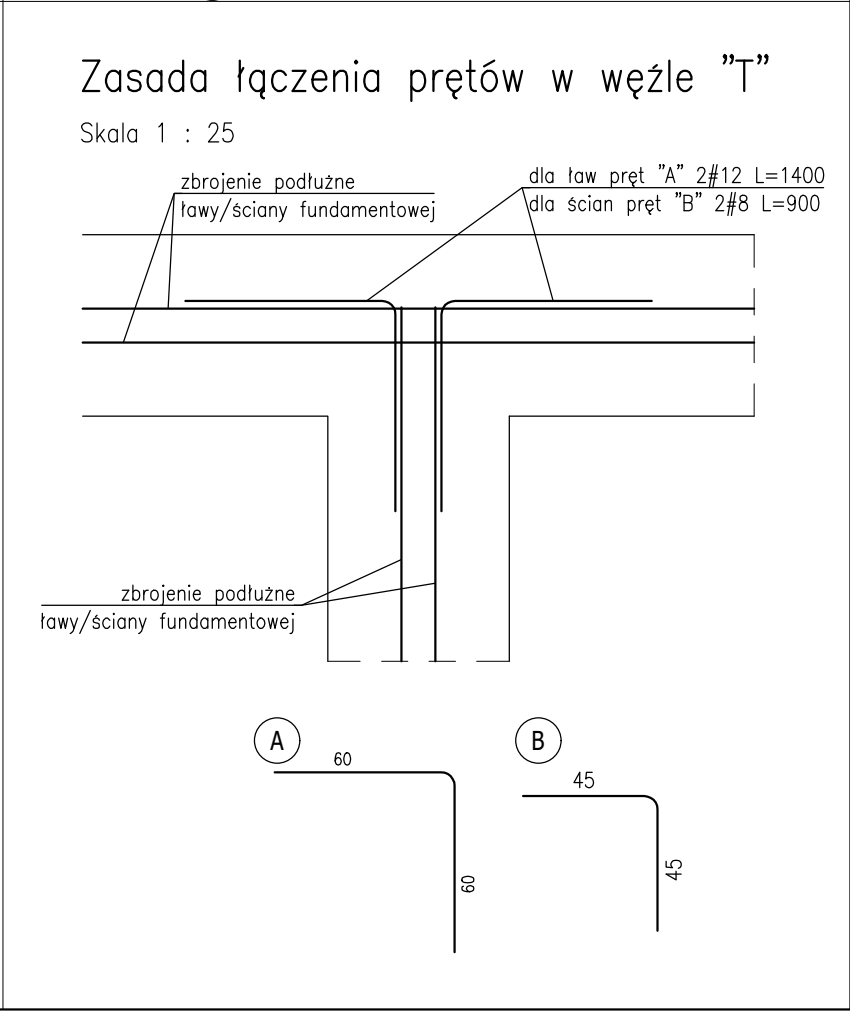
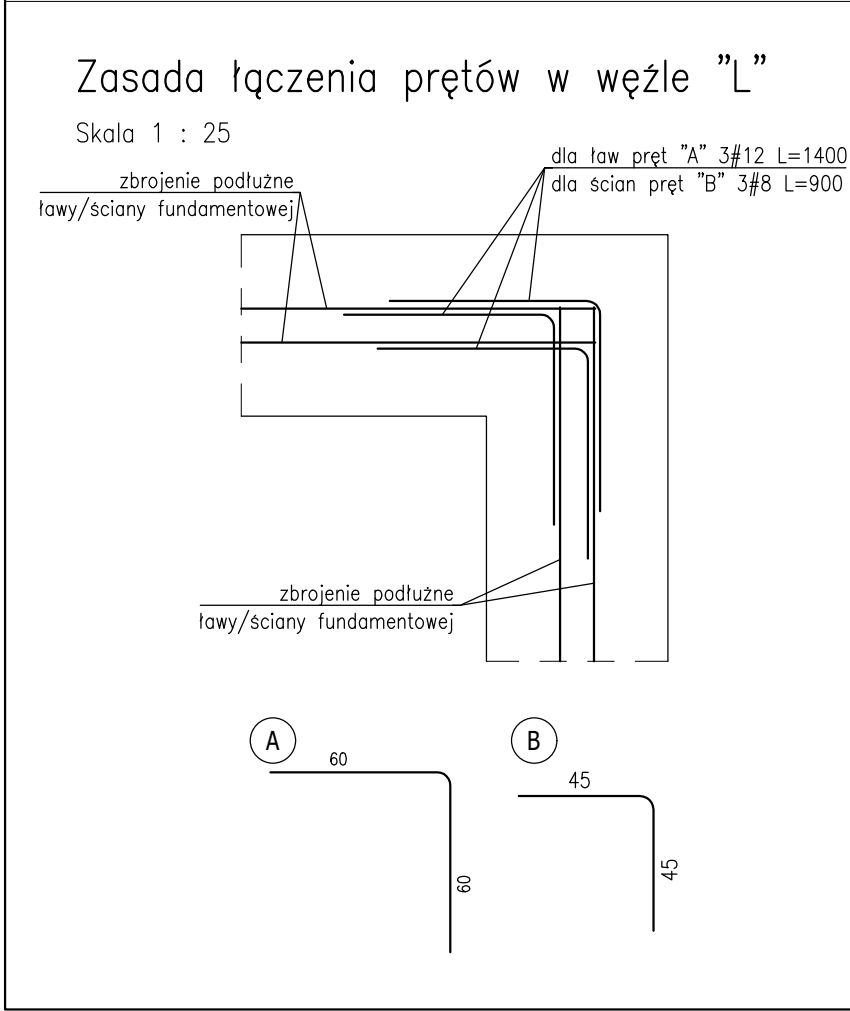


- UWAGI
1. WĄTLIWOŚCI KONSULTOWAĆ Z PROJEKTANTEM.
 2. NAROŻA ŁAW I ŚCIAN DOZBROIĆ ZGODNIE Z PRZEDSTAWIONYMI SCHEMATAMI NA NINIEJSZYM RYSUNKU.
 3. DŁUGOŚCI ELEMENTÓW PODANO W OSIACH.
 4. DLA PRĘTÓW PODŁUŻNYCH UWZGLĘDNIONO NADDATEK DŁUGOŚCI NA WYKSZTAŁTOWANIE ZAKŁADÓW I DOZBROJEŃ WĘZŁÓW RZĘDU 20% Z FUNDAMENTÓW WYPUŚCIĆ STARTERY TRZPIENI ŻELBETOWYCH.
 5. LOKALIZACJA TRZPIENI ZGODNIE Z RZUTAMI,, ILOŚĆ STARTERÓW WG RYS. SZCZEG.
 6. DLA ŁAWY OTULENIE PRZYJĄĆ 40 mm. DLA ŚCIANY 30 mm.



| ZESTAWIENIE STALI ZBROJENIOWEJ | | | | | | | | | |
|--------------------------------|----------|--------|-------------|--------|--------|-------|----------------|---------|--------|
| POZ. | NR PRĘTA | Ø [mm] | DŁUGOŚĆ [m] | ILOŚĆ | | | DŁ. ŁĄCZNA [m] | | |
| | | | | | | | B | | |
| | | | | PRĘTÓW | x POZ. | RAZEM | Ø8 | Ø10 | Ø12 |
| Poz. 0.0.1 – Ława – 88.1 mb | | | | | | | | | |
| 0.0.1 | 1 | 10 | 105,720 | 8 | 1 | 8 | | 845,76 | |
| | 2 | 8 | 1,830 | 294 | 1 | 294 | 538,02 | | |
| | 3 | 10 | 2,720 | 294 | 1 | 294 | | 799,68 | |
| | 4 | 8 | 105,720 | 8 | 1 | 8 | 845,76 | | |
| Poz. 0.0.1z – Ława – 88.2 mb | | | | | | | | | |
| 0.0.1z | 1 | 10 | 105,840 | 8 | 1 | 8 | | 846,72 | |
| | 2 | 8 | 1,830 | 295 | 1 | 295 | 539,85 | | |
| | 3 | 10 | 3,160 | 295 | 1 | 295 | | 932,20 | |
| | 4 | 8 | 105,840 | 10 | 1 | 10 | 1058,40 | | |
| Poz. 0.0.2 – Ława – 29.7 mb | | | | | | | | | |
| 0.0.2 | 1 | 10 | 35,640 | 8 | 1 | 8 | | 285,12 | |
| | 2 | 8 | 1,430 | 100 | 1 | 100 | 143,00 | | |
| | 3 | 10 | 2,720 | 100 | 1 | 100 | | 272,00 | |
| | 4 | 8 | 35,640 | 8 | 1 | 8 | 285,12 | | |
| Poz. 0.0.2a – Ława – 9.6 mb | | | | | | | | | |
| 0.0.2a | 1 | 10 | 11,520 | 8 | 1 | 8 | | 92,16 | |
| | 2 | 8 | 1,430 | 34 | 1 | 34 | 48,62 | | |
| | 3 | 10 | 2,720 | 34 | 1 | 34 | | 92,48 | |
| | 4 | 8 | 11,520 | 8 | 1 | 8 | 92,16 | | |
| Poz. 0.0.3 – Ława – 5.4 mb | | | | | | | | | |
| 0.0.3 | 1 | 10 | 6,480 | 8 | 1 | 8 | | 51,84 | |
| | 2 | 8 | 2,230 | 19 | 1 | 19 | 42,37 | | |
| | 3 | 10 | 3,380 | 19 | 1 | 19 | | 64,22 | |
| | 4 | 8 | 6,480 | 10 | 1 | 10 | 64,80 | | |
| Poz. 0.0.4 – Ława – 75.3 mb | | | | | | | | | |
| 0.0.4 | 1 | 12 | 90,360 | 8 | 1 | 8 | | | 722,88 |
| | 2 | 8 | 2,230 | 252 | 1 | 252 | 561,96 | | |
| | 3 | 10 | 2,760 | 252 | 1 | 252 | | 695,52 | |
| | 4 | 8 | 90,360 | 8 | 1 | 8 | 722,88 | | |
| Poz. 0.0.4a – Ława – 18.8 mb | | | | | | | | | |
| 0.0.4a | 1 | 12 | 22,560 | 8 | 1 | 8 | | | 180,48 |
| | 2 | 8 | 2,230 | 76 | 1 | 76 | 169,48 | | |
| | 3 | 10 | 2,090 | 76 | 1 | 76 | | 158,84 | |
| DŁUGOŚĆ RAZEM [m] | | | | | | | 5112,42 | 5136,54 | 903,36 |
| MASA JEDNOSTKOWA [kg/m] | | | | | | | 0,395 | 0,617 | 0,888 |
| MASA [kg] | | | | | | | 2019,41 | 3169,25 | 802,18 |
| MASA CAŁKOWITA [kg] | | | | | | | 5990,83 | | |

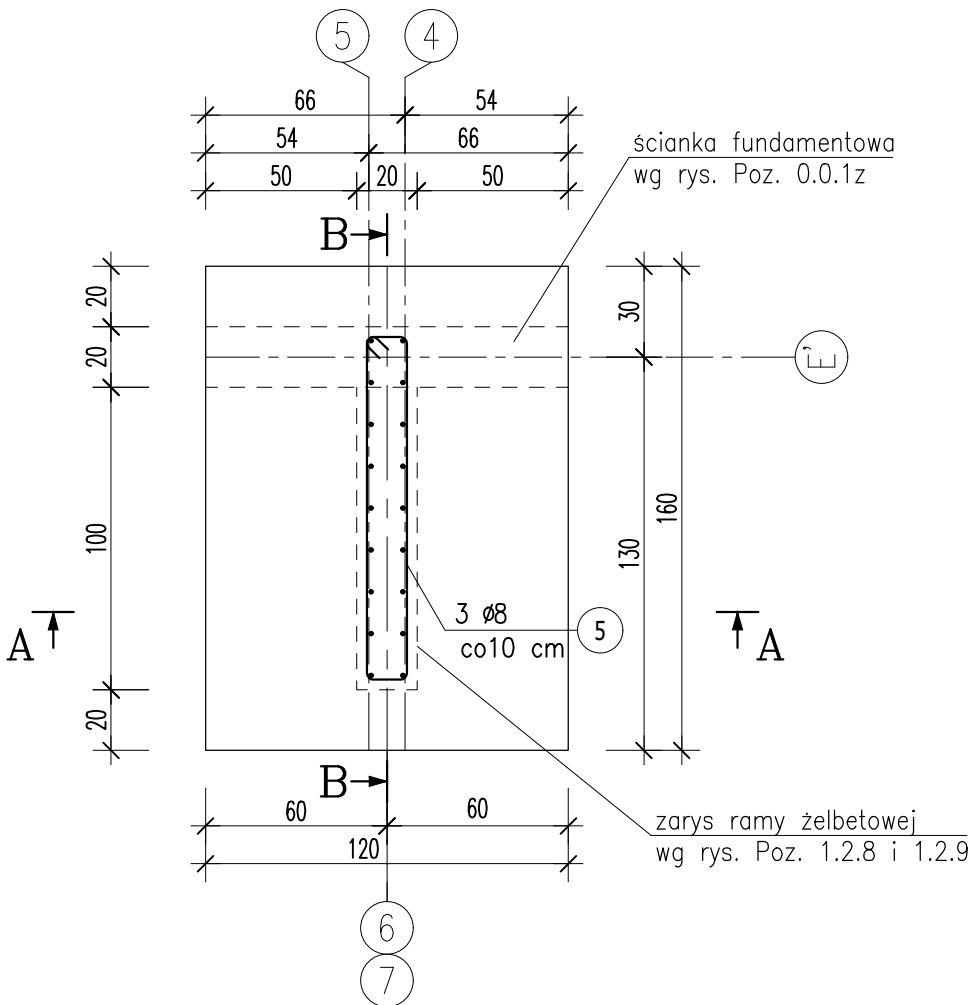
- 1) Opis kształtu pręta: PN–EN ISO 3766 (gabarytowo)
- 2) Opis długości haka: gabarytowy
- 3) Długość pręta L: suma wymiarów gabarytowych



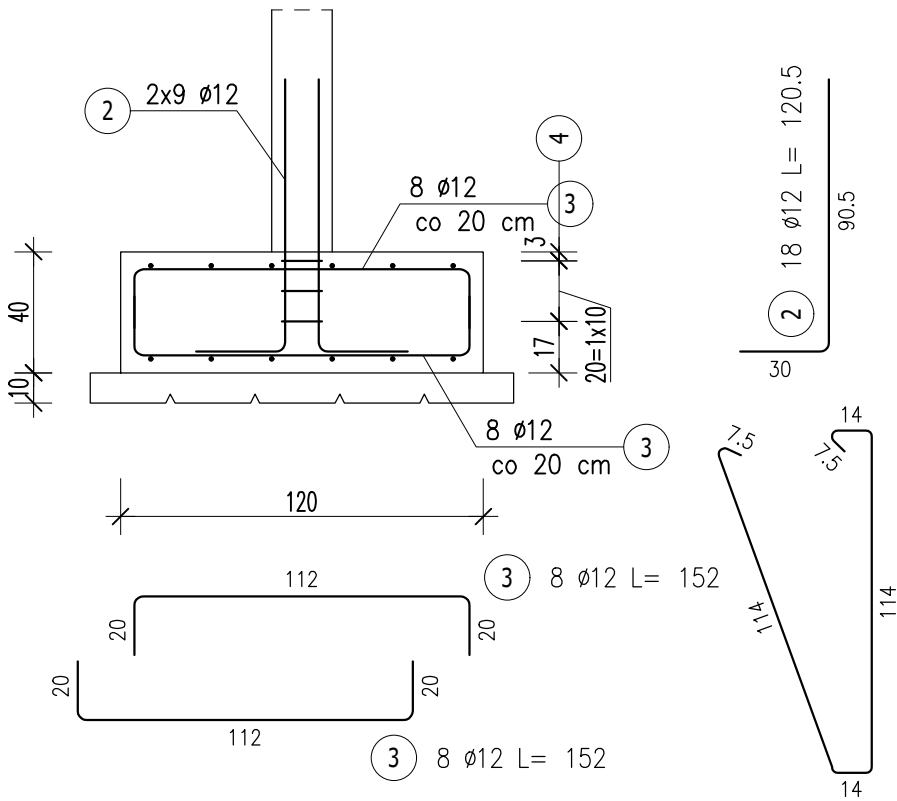
| ŚREDNICE GIECIA PRĘTÓW | | | |
|---|----------------------|--------------------------|-------------|
| Pręty odgięte | Haki, szpilki, bigle | | |
| | | | |
| Otulina > 10cm i > 7ø | Dmin = 10ø | | |
| Otulina > 5cm i > 3ø | Dmin = 15ø | ø < 20mm | Dmin = 4ø |
| Otulina ≤ 5cm i ≤ 3ø | Dmin = 20ø | ø ≥ 20mm | Dmin = 7ø |
| DANE MATERIAŁOWE | | | |
| KLASA BETONU: | C25/30 | KLASA CIĄGŁOŚCI STALI: | B |
| PARAMETRY STALI I BETONU: f _{yk} =500,00 MPa, f _{ck} =25,0 MPa | | | |
| OTULINA: dolna=40 mm, boczna=40/30 mm, górna=40/30 mm | | | |
| KLASA EKSPOZYCJI: XC2 | | | |
| JEDNOSTKA WYKONUJĄCA: GRUPA YANG ARCHITEKCI SP. Z O.O. SP. K. UŁĘBOWA 1/2, 82-500 KWIDZYN. www.grupayang.pl, e-mail: pracownia@grupayang.pl, mobilne: +48 735 963 730. PRACA AUTORSKA ZASTRZEŻONE. PRZETWORZONY PROJEKT. JEST OCHRONNY PRZEMIA AUTORSKIM ZGODNIE Z ART. 1, 8, 16, 17, 78, 79 USTAWY Z DNIA 04 LUTEGO 1994 O PRAWIE AUTORSKIM I PRAWACH PODROBNIOWYCH (DZ.U. z 24 z 04. 23.02.1994). | | | |
| INWESTYCJA: BUDOWA SIEDZIBY NADLEŚNICTWA KWIDZYN BUDYNEK "A" – BUDYNEK BIUROWY | | | |
| ADRES: KWIDZYN, UL. LEŚNA, DZ. NR 24/1, OBRĘB 0018, JEDN. EWID. 220701_1 KWIDZYN | | | |
| INWESTOR: NADLEŚNICTWO KWIDZYN UL. BRATERSTWA NARODÓW 67, 82-500 KWIDZYN | | | |
| TYTUŁ RYS.: POZYCJA 0.0.1z, 0.0.1, 0.0.2, 0.0.2a, 0.0.3, 0.0.4, 0.0.4a | | | |
| PROJEKTANT: mgr inż. Sebastian Szakiel | | NR UPR. POM/0221/P00K/07 | |
| OPRACOWAŁ: mgr inż. Karol Gabrys | | NR UPR. – | |
| SPRAWDZIŁ: mgr inż. Krzysztof Sokolowski | | NR UPR. WAM/0086/PBKb/19 | |
| DATA OPRAC.: 09.2024 | STADIUM: PW | BRANŻA: KONSTRUKCJA | SKALA: 1:25 |
| FORMAT: A2 | NR REW.: | NR RYS.: K–8 | |

Poz.0.0.5 Stopa (4.szt.)

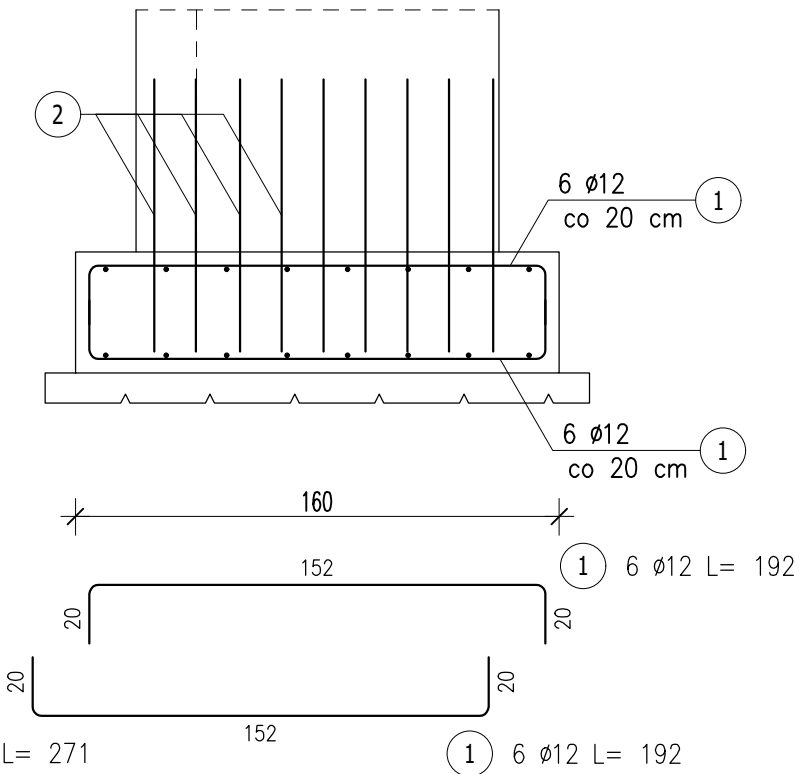
Skala 1 : 25



Przekrój A-A



Przekrój B-B



ZESTAWIENIE STALI ZBROJENIOWEJ

| POZ. | NR PRĘTA | Ø [mm] | DŁUGOŚĆ [m] | ILOŚĆ | | DŁ. ŁĄCZNA [m] | |
|-----------------------------|----------|--------|-------------|--------|--------|----------------|-----------|
| | | | | PRĘTÓW | x POZ. | RAZEM | B |
| | | | | | | | Ø8 Ø12 |
| Poz. 0.0.5 – Stopa – 4 szt. | | | | | | | |
| 0.0.5 | 1 | 12 | 1,920 | 12 | 4 | 48 | 92,16 |
| | 2 | 12 | 1,205 | 18 | 4 | 72 | 86,76 |
| | 3 | 12 | 1,520 | 16 | 4 | 64 | 97,28 |
| | 5 | 8 | 2,710 | 3 | 4 | 12 | 32,52 |
| DŁUGOŚĆ RAZEM [m] | | | | | | 32,52 | 276,20 |
| MASA JEDNOSTKOWA [kg/m] | | | | | | 0,395 | 0,888 |
| MASA [kg] | | | | | | 12,85 | 245,27 |
| MASA CAŁKOWITA [kg] | | | | | | 258,11 | |

- Opis kształtu pręta: PN-EN ISO 3766 (gabarytowo)
- Opis długości haka: gabarytowy
- Długość pręta L: suma wymiarów gabarytowych

UWAGI

- POZIOM ±0,00 ZGODNIE Z PROJ. BRANŻY ARCHITEKTONICZNEJ.
- WĄTPLIWOŚCI KONSULTOWAĆ Z PROJEKTANTEM.

| | | | |
|---------|------|--------------|-------------|
| - | - | - | - |
| - | - | - | - |
| - | - | - | - |
| REWIZJA | DATA | ZAKRES ZMIAN | MODYFIKOWAŁ |

SREDNICE GIECIA PRĘTÓW

| | |
|-------------------------------------|-----------------------|
| Pręty odgięte | Haki, szpilki, bigle |
| | |
| Otulina > 10cm i > 7Ø Dmin = 10Ø | Ø < 20mm Dmin = 4Ø |
| Otulina > 5cm i > 3Ø Dmin = 15Ø | Ø ≥ 20mm Dmin = 7Ø |
| Otulina ≤ 5cm i ≤ 3Ø Dmin = 20Ø | |

DANE MATERIAŁOWE

| | | | |
|--|--------|--------------------------|---|
| KLASA BETONU: | C25/30 | KLASA CIĄGLIWOŚCI STALI: | B |
| PARAMETRY STALI I BETONU: fyk=500,00 MPa, fck=25,0 MPa | | | |
| OTULINA: dolna=40 mm, boczna=40 mm, górna=40 mm | | | |
| KLASA EKSPOZYCJI: XC2 | | | |

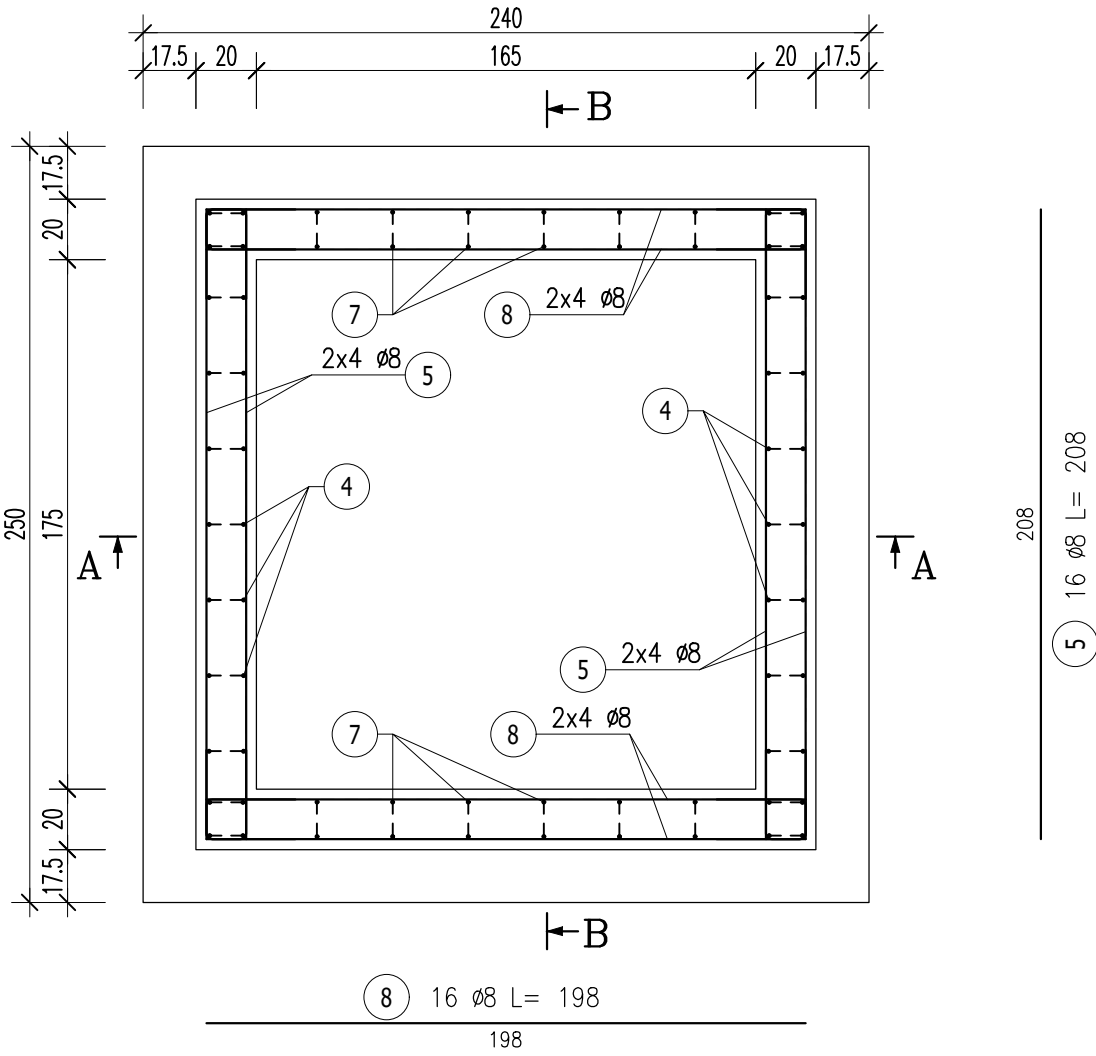
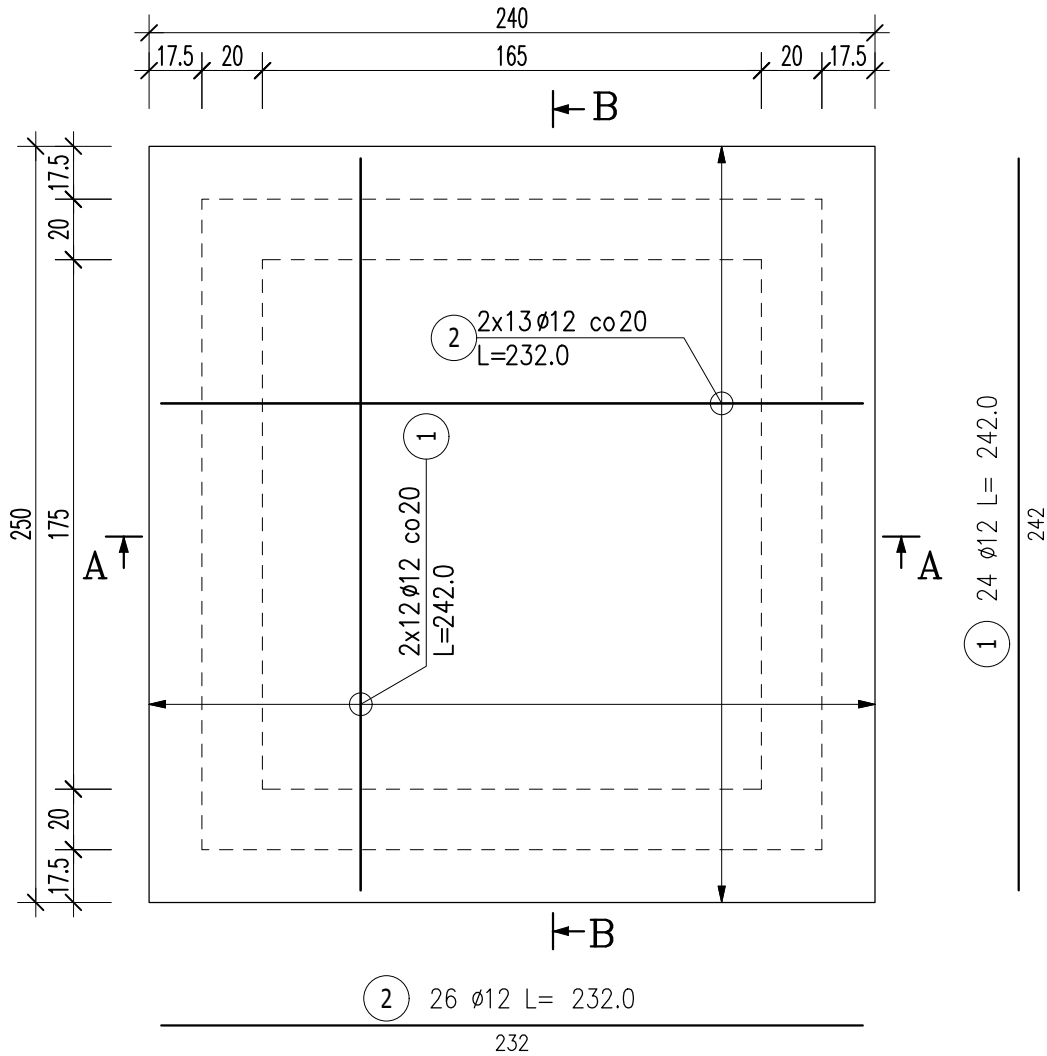
| | |
|--|---|
| JEDNOSTKA WYKONUJĄCA: | GRUPA YANG ARCHITEKCI SP. Z O.O. SP. J.K. UL. DEBOWA 1/2, 82-500 KWIDZYN www.grupayang.pl; e-mail: pracownia@grupayang.pl mobile: +48 735 963 730 |
| PRAWA AUTORSKIE ZASTRZEŻONE. PRZEMIANOTOWY PROJEKT JEST CHRONIONY PRAWEM AUTORSKIM ZGODNIE Z ART. 1, 8, 16, 17, 78, 79 USTAWY Z DNIA 04 LUTEGO 1994 O PRAWIE AUTORSKIM I PRAWACH POWIĄZANYCH (Dz.U.RP. Nr 24 z dn. 23.02.1994) | |

| | |
|-------------|---|
| INWESTYCJA: | BUDOWA SIEDZIBY NADLEŚNICTWA KWIDZYN BUDYNEK "A" – BUDYNEK BIUROWY |
| ADRES: | KWIDZYN, UL. LEŚNA, DZ. NR 24/1, OBRĘB 0018, JEDN. EWID. 220701_1 KWIDZYN |
| INWESTOR: | NADLEŚNICTWO KWIDZYN UL. BRATERSTWA NARODÓW 67, 82-500 KWIDZYN |

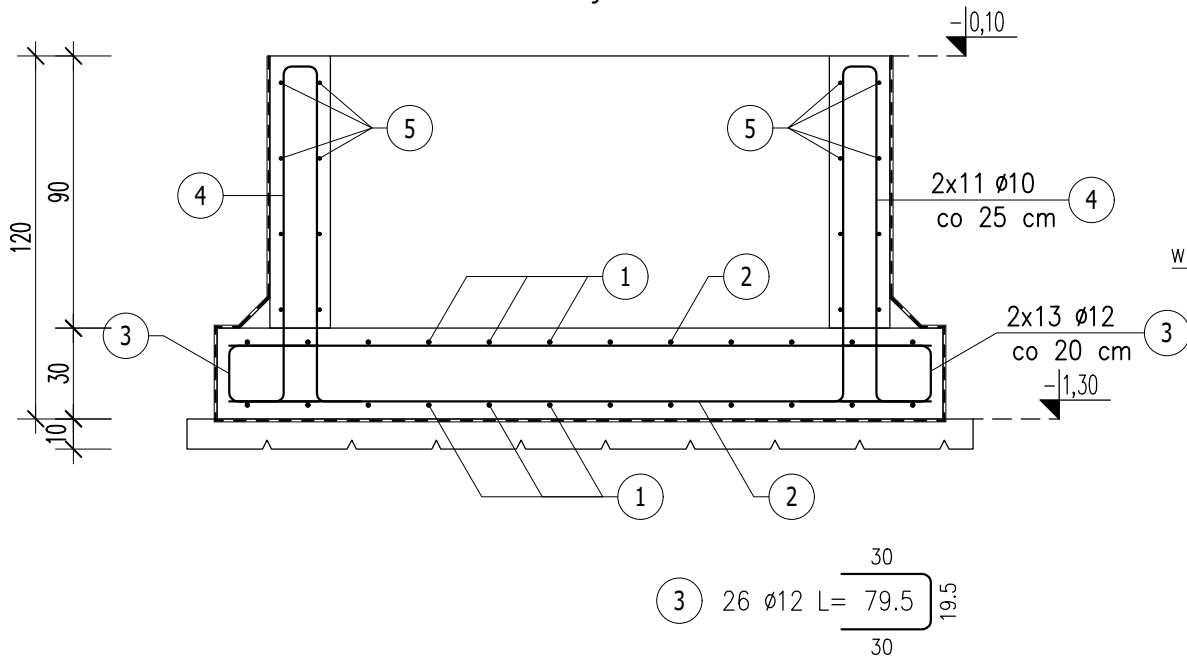
| | | | |
|---------------------------|-------------------------------|----------|------------------|
| TYTUŁ RYS.: POZYCJA 0.0.5 | | | |
| PROJEKTANT: | mgr inż. Sebastian Szakiel | NR UPR.: | POM/0221/P00K/07 |
| OPRACOWAŁ: | mgr inż. Karol Gabrys | NR UPR.: | - |
| SPRAWDZIŁ: | mgr inż. Krzysztof Sokolowski | NR UPR.: | WAM/0086/PBKb/19 |
| DATA OPRAC.: | 09.2024 | STADIUM: | PW |
| BRANŻA: | KONSTRUKCJA | SKALA: | 1:25 |
| FORMAT: | A3 | NR REW.: | - |
| NR RYS.: | K-9 | | |

Poz.0.0.6 Podszybie dźwigu (1.szt.)

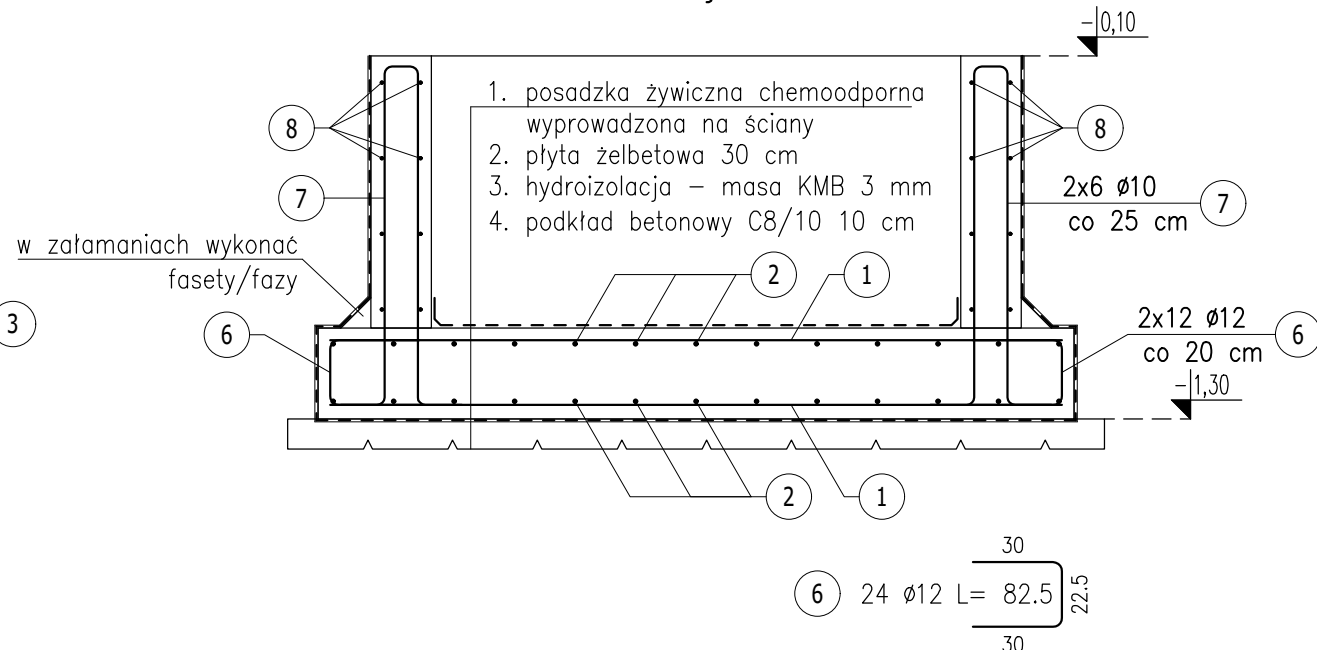
Skala 1 : 25



Przekrój A-A



Przekrój B-B



ZESTAWIENIE STALI ZBROJENIOWEJ

| POZ. | NR PRĘTA | Ø [mm] | DŁUGOŚĆ [m] | ILOŚĆ | | | DŁ. ŁĄCZNA [m] | | |
|--|----------|--------|-------------|--------|--------|-------|----------------|-------|--------|
| | | | | PRĘTÓW | x POZ. | RAZEM | B | | |
| | | | | | | | Ø8 | Ø10 | Ø12 |
| Poz. 0.0.6 – Podszybie dźwigu – 1 szt. | | | | | | | | | |
| 0.0.6 | 1 | 12 | 2,420 | 24 | 1 | 24 | | | 58,08 |
| | 2 | 12 | 2,320 | 26 | 1 | 26 | | | 60,32 |
| | 3 | 12 | 0,795 | 26 | 1 | 26 | | | 20,67 |
| | 4 | 10 | 2,650 | 22 | 1 | 22 | | 58,30 | |
| | 5 | 8 | 2,080 | 16 | 1 | 16 | 33,28 | | |
| | 6 | 12 | 0,825 | 24 | 1 | 24 | | | 19,80 |
| | 7 | 10 | 2,680 | 12 | 1 | 12 | | 32,16 | |
| | 8 | 8 | 1,980 | 16 | 1 | 16 | 31,68 | | |
| DŁUGOŚĆ RAZEM [m] | | | | | | | 64,96 | 90,46 | 158,87 |
| MASA JEDNOSTKOWA [kg/m] | | | | | | | 0,395 | 0,617 | 0,888 |
| MASA [kg] | | | | | | | 25,66 | 55,81 | 141,08 |
| MASA CAŁKOWITA [kg] | | | | | | | 222,55 | | |

- Opis kształtu pręta: PN–EN ISO 3766 (gabarytowo)
- Opis długości haka: gabarytowy
- Długość pręta L: suma wymiarów gabarytowych

UWAGI

- WĄTPLIWOŚCI KONSULTOWAĆ Z PROJEKTANTEM.
- NAROŻA ŁAW I ŚCIAN DOZBROIĆ ZGODNIE Z PRZEDSTAWIONYMI SCHEMATAMI NA NINIEJSZYM RYSUNKU.
- DLA PŁYTY FUNDAMENTOWEJ OTULENIE PRZYJĄĆ 40 mm. DLA ŚCIAN 30 mm.
- PRZED PRZYSTĄPIENIEM DO ROBÓT BUDOWLANYCH ZWIĄZANYCH Z KONSTRUKCJĄ SZYBU, PO WYBORZE DOSTAWCY DŹWIGU, GEOMETRIĘ SZYBU NALEŻY UZGODNIĆ/POTWIERDZIĆ Z DOSTAWCĄ I PROJEKTANTEM.
- POD FUNDAMENTEM UKŁADAĆ BETON PODKŁADOWY GR. 10 cm.
- UZIEMIENIE SZYBU STAŁOWEGO ZGODNIE Z PROJEKTEM BRANŻY ELEKTRYCZNEJ.

| | | | |
|---------|------|--------------|-------------|
| - | - | - | - |
| - | - | - | - |
| - | - | - | - |
| REWIZJA | DATA | ZAKRES ZMIAN | MODYFIKOWAŁ |

SREDNICE GIECIA PRĘTÓW

| | |
|-----------------------|----------------------|
| Pręty odgięte | Haki, szpilki, bigle |
| | |
| Otulina > 10cm i > 7Ø | Dmin = 10Ø |
| Otulina > 5cm i > 3Ø | Dmin = 15Ø |
| Otulina ≤ 5cm i ≤ 3Ø | Dmin = 20Ø |
| | Ø < 20mm Dmin = 4Ø |
| | Ø ≥ 20mm Dmin = 7Ø |

DANE MATERIAŁOWE

| | | | |
|--|--------|--------------------------|---|
| KLASA BETONU: | C25/30 | KLASA CIĄGLIWOŚCI STALI: | B |
| PARAMETRY STALI I BETONU: f _{yk} =500,00 MPa, f _{ck} =25,0 MPa | | | |
| OTULINA: dolna=40 mm, boczna=40/30 mm, górna=40/30 mm | | | |
| KLASA EKSPOZYCJI: XC2 | | | |

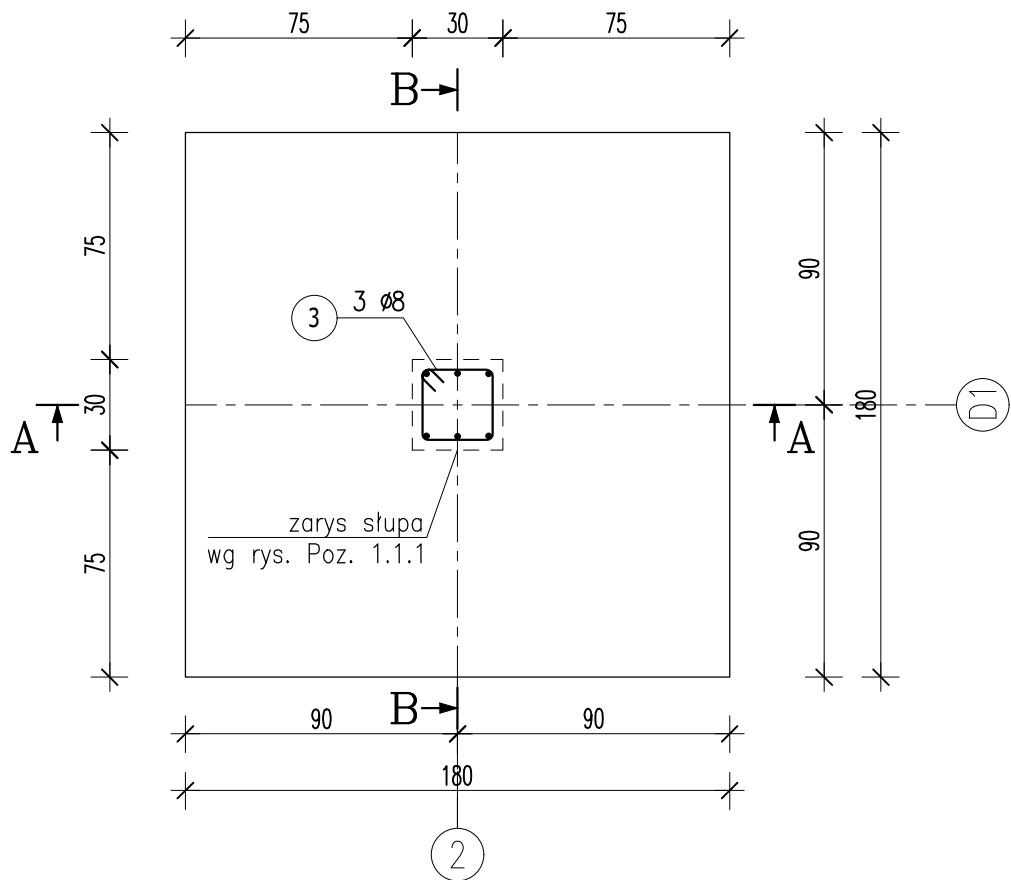
| | |
|---|--|
| JEDNOSTKA WYKONUJĄCA: | GRUPA YANG ARCHITEKCI SP. Z O.O. SP. J. K. UL. DĘBOWA 1/2; 82-500 KWIDZYN www.grupayang.pl; e-mail: pracownia@grupayang.pl mobile: +48 735 963 730 |
| PRAWA AUTORSKIE ZASTRZEŻONE. PRZEDMIOTOWY PROJEKT JEST CHRONIONY PRAWEM AUTORSKIM ZGODNIE Z ART. 1, 8, 16, 17, 78, 79 USTAWY Z DNIA 04 LUTEGO 1994 O PRAWIE AUTORSKIM I PRAWACH PODPODLENYCH (Dz.U. RP Nr. 24 z dn. 23.02.1994) | |

| | |
|-------------|---|
| INWESTYCJA: | BUDOWA SIEDZIBY NADLEŚNICTWA KWIDZYN BUDYNEK "A" – BUDYNEK BIUROWY |
| ADRES: | KWIDZYN, UL. LEŚNA, DZ. NR 24/1, OBRĘB 0018, JEDN. EWID. 220701_1 KWIDZYN |
| INWESTOR: | NADLEŚNICTWO KWIDZYN UL. BRATERSTWA NARODÓW 67, 82-500 KWIDZYN |

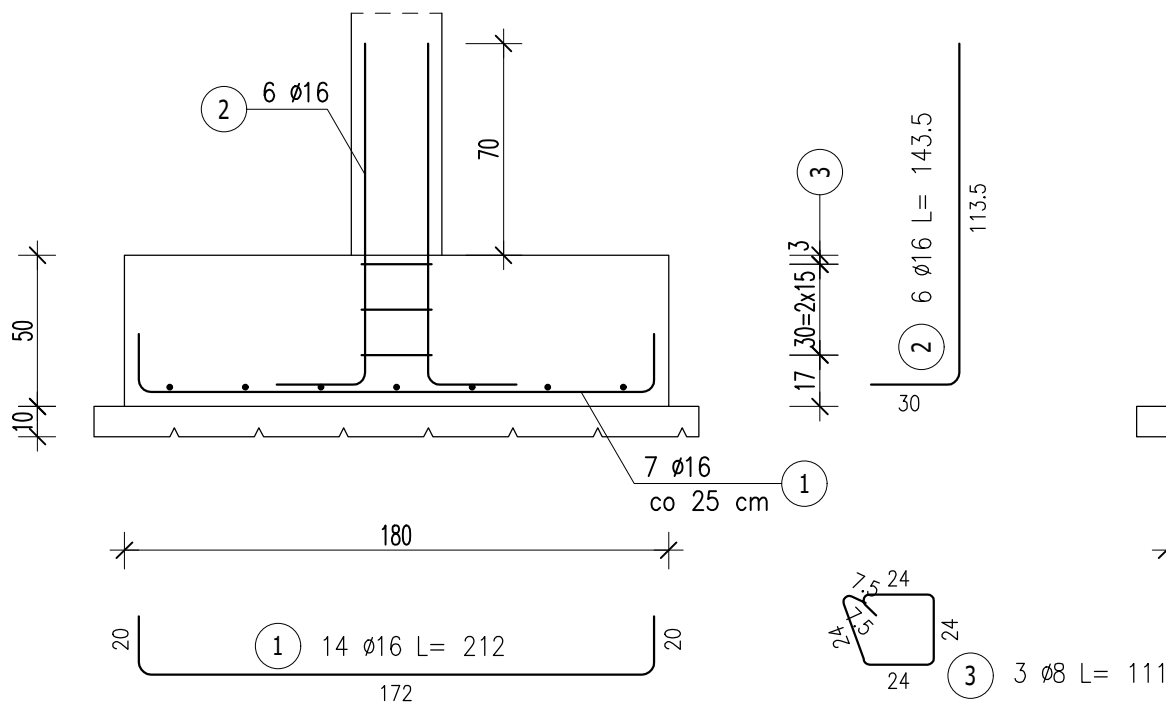
| | | | |
|--|--------------------------|---------------------|-------------|
| TYTUŁ RYS.: POZYCJA 0.0.6 | | | |
| PROJEKTANT: mgr inż. Sebastian Szakiel | NR UPR. POM/0221/P00K/07 | PODPIS: | |
| OPRACOWAŁ: mgr inż. Karol Gabrys | NR UPR. – | PODPIS: | |
| SPRAWDZIŁ: mgr inż. Krzysztof Sokołowski | NR UPR. WAM/0086/PBKb/19 | PODPIS: | |
| DATA OPRAC.: 09.2024 | STADIUM: PW | BRANŻA: KONSTRUKCJA | SKALA: 1:25 |
| FORMAT: 594x297 | NR RYS.: – | NR RYS.: K-10 | |

Poz.0.0.7 Stopa (1.szt.)

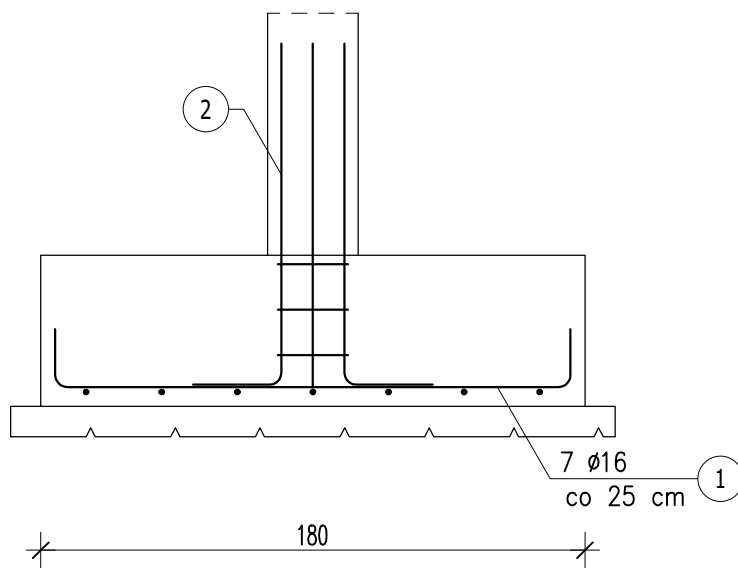
Skala 1 : 25



Przekrój A-A



Przekrój B-B



ZESTAWIENIE STALI ZBROJENIOWEJ

| POZ. | NR PRĘTA | Ø [mm] | DŁUGOŚĆ [m] | ILOŚĆ | | | DŁ. ŁĄCZNA [m] | |
|-----------------------------|-------------|-----------|----------------|--------|--------|-------|----------------|-------|
| | | | | PRĘTÓW | x POZ. | RAZEM | B | |
| | | | | | | | Ø8 | Ø16 |
| Poz. 0.0.7 – Stopa – 1 szt. | | | | | | | | |
| 0.0.7 | 1 | 16 | 2,120 | 14 | 1 | 14 | | 29,68 |
| | 2 | 16 | 1,435 | 6 | 1 | 6 | | 8,61 |
| | 3 | 8 | 1,110 | 3 | 1 | 3 | 3,33 | |
| DŁUGOŚĆ RAZEM [m] | | | | | | | 3,33 | 38,29 |
| MASA JEDNOSTKOWA [kg/m] | | | | | | | 0,395 | 1,578 |
| MASA [kg] | | | | | | | 1,32 | 60,42 |
| MASA CAŁKOWITA [kg] | | | | | | | 61,74 | |

- Opis kształtu pręta: PN-EN ISO 3766 (gabarytowo)
- Opis długości haka: gabarytowy
- Długość pręta L: suma wymiarów gabarytowych

UWAGI

- POZIOM ±0,00 ZGODNIE Z PROJ. BRANŻY ARCHITEKTONICZNEJ.
- WĄTPLIWOŚCI KONSULTOWAĆ Z PROJEKTANTEM.

| | | | |
|---------|------|--------------|-------------|
| - | - | - | - |
| - | - | - | - |
| - | - | - | - |
| REWIZJA | DATA | ZAKRES ZMIAN | MODYFIKOWAŁ |

ŚREDNICE GIECIA PRĘTÓW

| Pręty odgięte | Haki, szpilki, bigle |
|-----------------------|----------------------|
| | |
| Otulina > 10cm i > 7ø | Dmin = 10ø |
| Otulina > 5cm i > 3ø | Dmin = 15ø |
| Otulina ≤ 5cm i ≤ 3ø | Dmin = 20ø |
| | ø < 20mm Dmin = 4ø |
| | ø ≥ 20mm Dmin = 7ø |

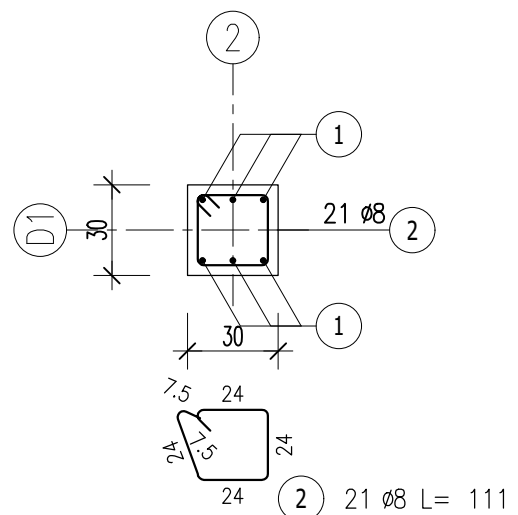
DANE MATERIAŁOWE

| | | | |
|--|--------|--------------------------|---|
| KLASA BETONU: | C25/30 | KLASA CIĄGLIWOŚCI STALI: | B |
| PARAMETRY STALI I BETONU: fyk=500,00 MPa, fck=25,0 MPa | | | |
| OTULINA: dolna=40 mm, boczna=40 mm, górna=40 mm | | | |
| KLASA EKSPOZYCJI: XC2 | | | |

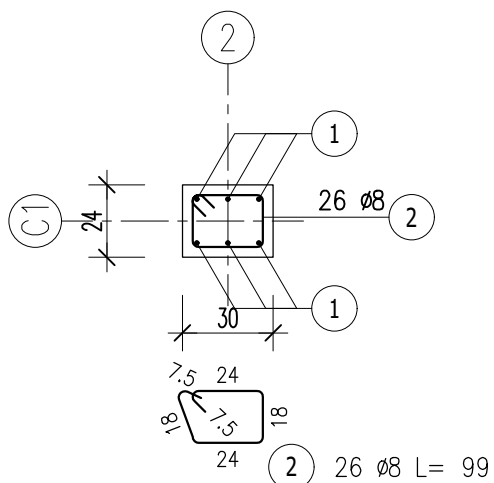
| | |
|---|--|
| JEDNOSTKA WYKONUJĄCA: | GRUPA YANG ARCHITEKCI SP Z O.O. SP .K UL.DĘBOWA 1/2; 82-500 KWIDZYN www.grupayang.pl; e-mail:pracownia@grupayang.pl mobile: +48 735 963 730 |
| PRAWA AUTORSKIE ZASTRZEŻONE. PRZEZNACZONY PROJEKT JEST CHRONIONY PRAWEM AUTORSKIM ZGODNIE Z ART. 1, 8, 16, 17, 78, 79 USTAWY Z DNIA 04 LUTEGO 1994 O PRAWIE AUTORSKIM I PRAWACH POWIĘZANYCH (Dz.U.RP. Nr 24 z dn. 23.02.1994) | |

| | |
|-------------|--|
| INWESTYCJA: | BUDOWA SIEDZIBY NADLEŚNICTWA KWIDZYN BUDYNEK "A" – BUDYNEK BIUROWY |
| ADRES: | KWIDZYN, UL. LEŚNA, DZ. NR 24/1, OBRĘB 0018, JEDN. EWID. 220701_1 KWIDZYN |
| INWESTOR: | NADLEŚNICTWO KWIDZYN UL. BRATERSTWA NARODÓW 67, 82-500 KWIDZYN |

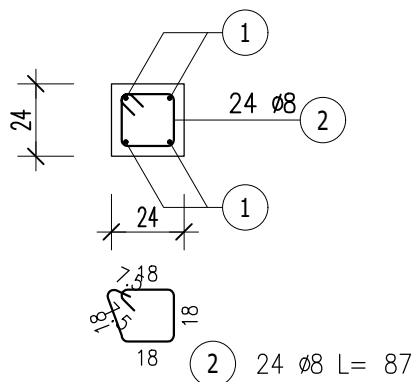
| | | | |
|---|-----------------------------|---------------------|-------------|
| TYTUŁ RYS.: POZYCJA 0.0.7 | | | |
| PROJEKTANT: mgr inż. Sebastian Szakiel | NR UPR. POM/0221/P00K/07 | PODPIS: | |
| OPRACOWAŁ: mgr inż. Karol Gabrys | NR UPR. - | PODPIS: | |
| SPRAWDZIŁ: mgr inż. Krzysztof Sokółowski | NR UPR. WAM/0086/PBKb/19 | PODPIS: | |
| DATA OPRAC.: 09.2024 | STADIUM: PW | BRANŻA: KONSTRUKCJA | SKALA: 1:25 |
| FORMAT: A3 | NR REW.: | NR RYS.: K-11 | |



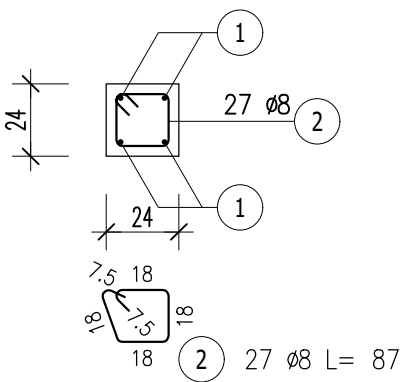
Przekrój 2-2



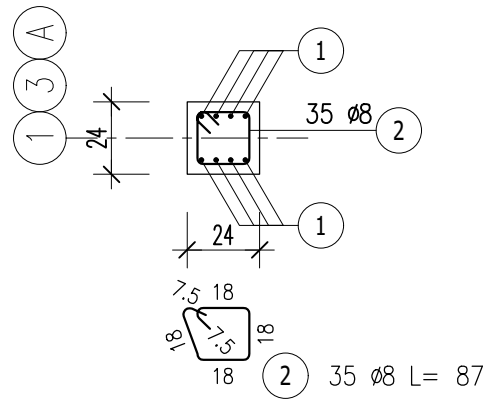
Przekrój 2-2



Przekrój 3-3



Przekrój 4-4



Przekrój 5-5

ZESTAWIENIE STALI ZBROJENIOWEJ

| POZ. | NR PRĘTA | Ø [mm] | DŁUGOŚĆ [m] | ILOŚĆ | | | DŁ. ŁĄCZNA [m] | | |
|--------------------------------|-------------|-----------|----------------|--------|--------|-------|----------------|--------|-------|
| | | | | PRĘTÓW | x POZ. | RAZEM | Ø8 | Ø12 | Ø16 |
| Poz. 1.1.1 – Słup – 1 szt. | | | | | | | | | |
| 1.1.1 | 1 | 16 | 5,360 | 6 | 1 | 6 | | | 32,16 |
| | 2 | 8 | 1,110 | 21 | 1 | 21 | 23,31 | | |
| Poz. 1.1.2 – Trzpień – 1 szt. | | | | | | | | | |
| 1.1.2 | 1 | 12 | 5,060 | 6 | 1 | 6 | | 30,36 | |
| | 2 | 8 | 0,990 | 26 | 1 | 26 | 25,74 | | |
| | 3 | 12 | 1,250 | 6 | 1 | 6 | | 7,50 | |
| Poz. 1.1.3 – Trzpień – 2 szt. | | | | | | | | | |
| 1.1.3 | 1 | 12 | 5,060 | 4 | 2 | 8 | | 40,48 | |
| | 2 | 8 | 0,870 | 24 | 2 | 48 | 41,76 | | |
| | 3 | 12 | 1,250 | 4 | 2 | 8 | | 10,00 | |
| Poz. 1.1.4 – Trzpień – 7 szt. | | | | | | | | | |
| 1.1.4 | 1 | 12 | 5,060 | 4 | 7 | 28 | | 141,68 | |
| | 2 | 8 | 0,870 | 27 | 7 | 189 | 164,43 | | |
| | 3 | 12 | 1,250 | 4 | 7 | 28 | | 35,00 | |
| Poz. 1.1.5 – Trzpień – 10 szt. | | | | | | | | | |
| 1.1.5 | 1 | 12 | 6,295 | 8 | 10 | 80 | | 503,60 | |
| | 2 | 8 | 0,870 | 35 | 10 | 350 | 304,50 | | |
| | 3 | 12 | 1,250 | 8 | 10 | 80 | | 100,00 | |
| DŁUGOŚĆ RAZEM [m] | | | | | | | 559,74 | 868,62 | 32,16 |
| MASA JEDNOSTKOWA [kg/m] | | | | | | | 0,395 | 0,888 | 1,578 |
| MASA [kg] | | | | | | | 221,10 | 771,33 | 50,75 |
| MASA CAŁKOWITA [kg] | | | | | | | 1043,18 | | |

- 1) Opis kształtu pręta: PN-EN ISO 3766 (gabarytowo)
- 2) Opis długości haka: gabarytowy
- 3) Długość pręta L: suma wymiarów gabarytowych

| UWAGI | |
|-------|---|
| 1. | POZIOM $\pm 0,00$ ZGODNIE Z PROJ. BRANŻY ARCHITEKTONICZNEJ. |
| 2. | WAŻLIWOŚĆ KONSULTAŃ Z PROJEKTANTEM. |
| 3. | BELKI PODPIERAJĄCE PŁYTY WYLEWAĆ RAZEM Z PŁYTAMI. |
| 4. | RYSUNKI BELEK PODPIERAJĄCYCH PŁYTY ŻELBETOWE ROZPOATRYWAĆ RAZEM Z RYSUNKAMI PŁYT. |

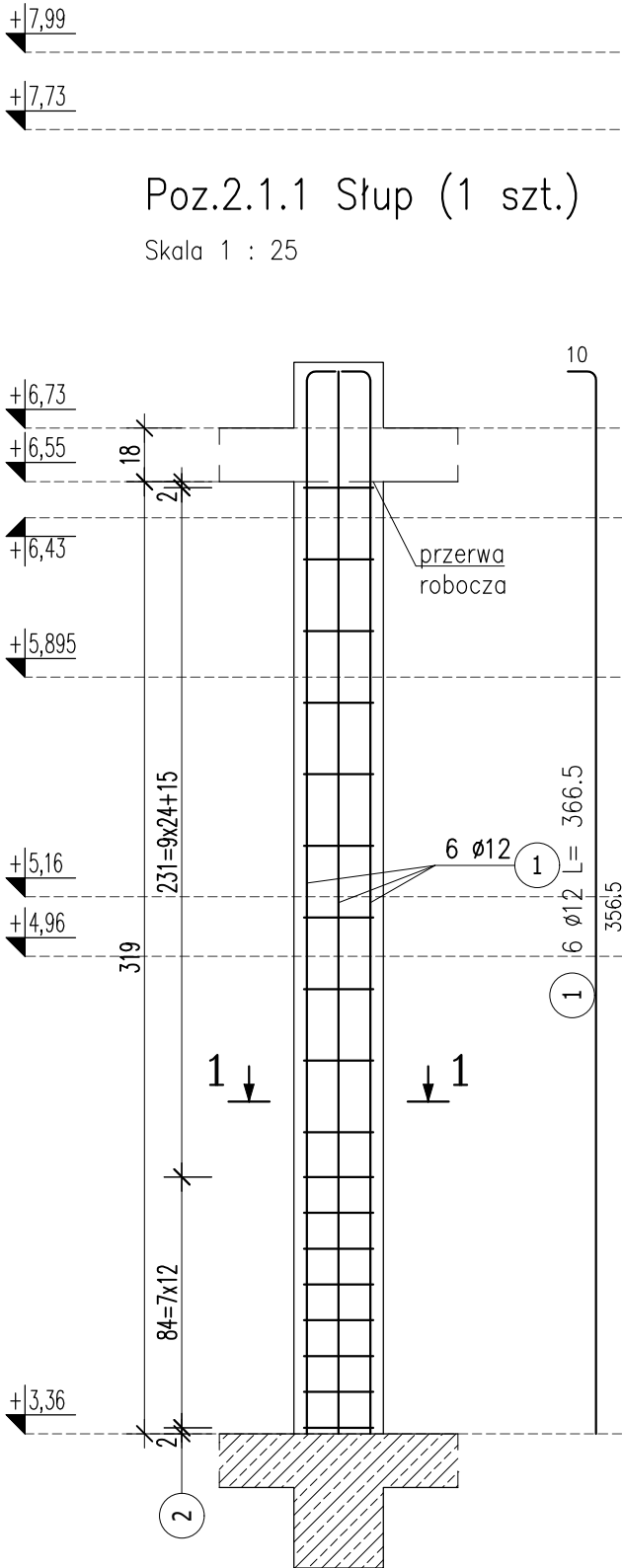
| | | | |
|---------|------|--------------|-------------|
| - | - | - | - |
| - | - | - | - |
| - | - | - | - |
| REWIZJA | DATA | ZAKRES ZMIAN | MODYFIKOWAŁ |

ŚREDNICE GIECIA PRĘTÓW

| Pręty odgięte | | Haki, szpilki, bryle | |
|---------------|-----------------|----------------------|----------------|
| | $D_{min} = 10a$ | | $D_{min} = 4a$ |
| | $D_{min} = 15a$ | | $D_{min} = 7a$ |
| | $D_{min} = 20a$ | | |

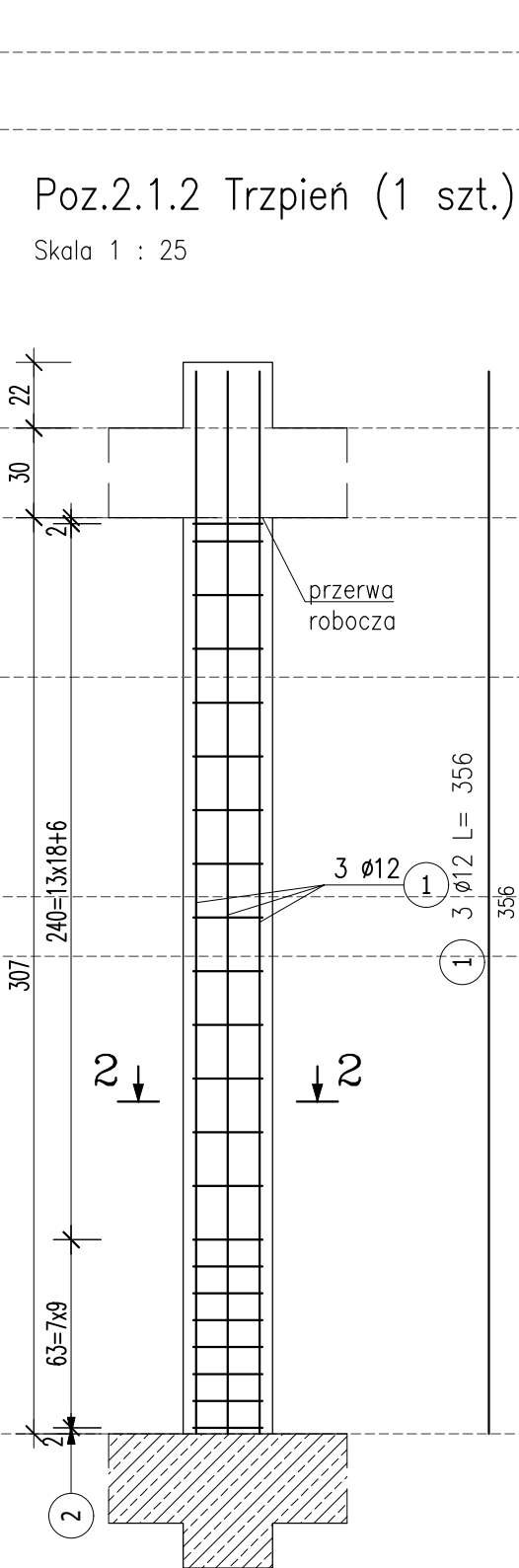
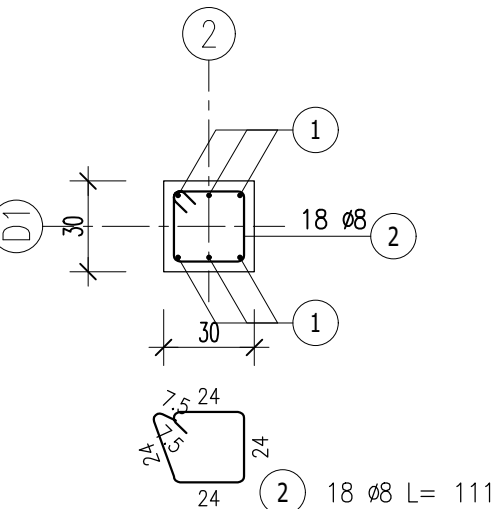
| DANE MATERIAŁOWE | | | |
|--|--------|------------------------|---|
| KLASA BETONU: | C25/30 | KLASA CIĄGŁOŚCI STALI: | B |
| PARAMETRY STALI I BETONU: f _{yk} =500,00 MPa, f _{ck} =25,0 MPa | | | |
| OTULINA: dolna=30 mm, boczna=30 mm, górna=30 mm | | | |
| KLASA EKSPOZYCJI: XC1 | | | |

| | | | | | |
|---|-----------------|-----------------|--|---------------|-----------------|
| JEDNOSTKA WYKONAJĄCA: | | | GŁÓWNA YLANG ARCHITECTO SP Z O.O. S.P. UL.DĘBOWA 1/2; 82-500 KWIDZYN www.grupaylang.pl; e-mail: pracownicy@grupaylang.pl mobile +48 735 963 730 | | |
| PRACOWNIA ARCHITECTURALNO - PROJEKTOWA PRACEJ AUTORSKICH I PROJEKTOWANIE KUCHNI I ŁAZIOREK DZIENNE ZA ART. 1, 5, 16, 17, 78, 79 USTAWY Z DNIA 04 LUTEGO 1994 O PRAWACH AUTORSKIM I PRAWACH PODROBIANYCH [Dziennik Urzędowy z dnia 22 kwietnia 2002 r., poz. 2332] (t.j.) | | | | | |
| NAMER INWESTYCJA: | | | | | |
| BUDOWA SIĘDZYBY NADEŚNICWA KWIDZYN BUDYNEK "A" – BUDYNEK BIUROWY | | | | | |
| ADRES: | | | | | |
| KWIDZYN, UL. LEŚNA, DZ. NR 24/1, OBRĘBEQ 0018, JEDN. EWID. 220.701.1 KWIDZYN | | | | | |
| INWESTOR: | | | | | |
| NADEŚNICWO KWIDZYN UL. BRATERSTWA NARODÓW 67, 82–500 KWIDZYN | | | | | |
| TYTUL RYS.: | | | | | |
| POZYCZA 1.1.1, 1.1.2, 1.1.3, 1.1.4, 1.1.5 | | | | | |
| PROJEKTANT: | | | NR UPR.: | | PDPIS: |
| mgr inz. Sebastian Szakiel | | | PMG /0221/P0OK/07 | | |
| OFRACOWALNY: | | | NR UPR.: | | PDPIS: |
| mgr inz. Karol Gabrys | | | — | | |
| SPPRAWDZIELNY: | | | NR UPR.: | | PDPIS: |
| mgr inz. Krzysztof Sokotowski | | | WAM /0086/PBKb/19 | | |
| DATA OPRAWY: | STADIUM: | BSPANZA: | SKALA: | FOMAT: | NR REW. |
| 09.2024 | PW | KONSTRUKCJA | 1:25 | A2 | — |
| | | | | | NR RYS.: |
| | | | | | K-12 |



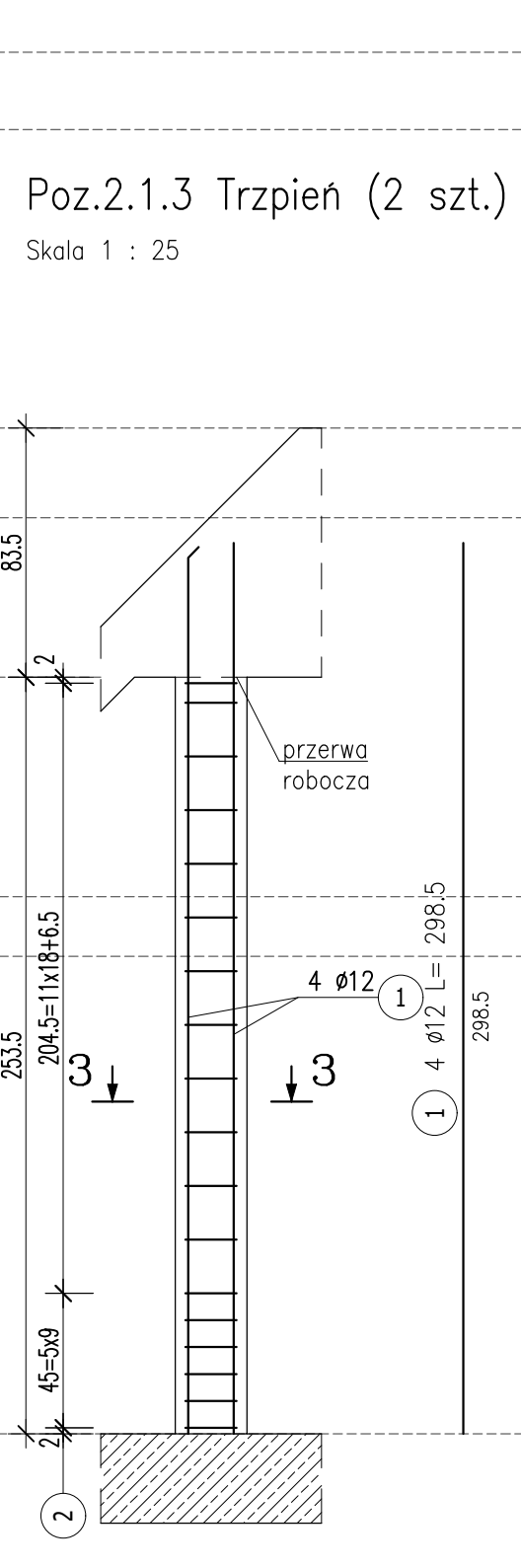
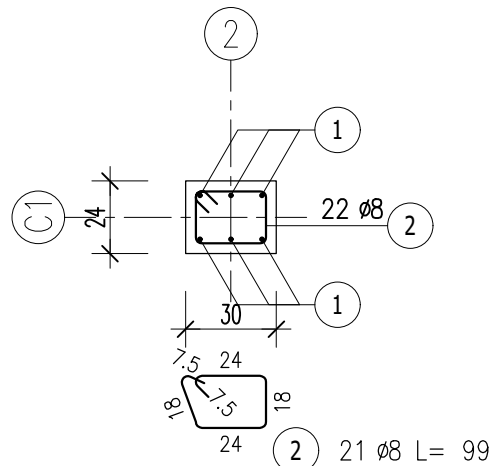
Poz.2.1.1 Słup (1 szt.)
Skala 1 : 25

Przekrój 1-1



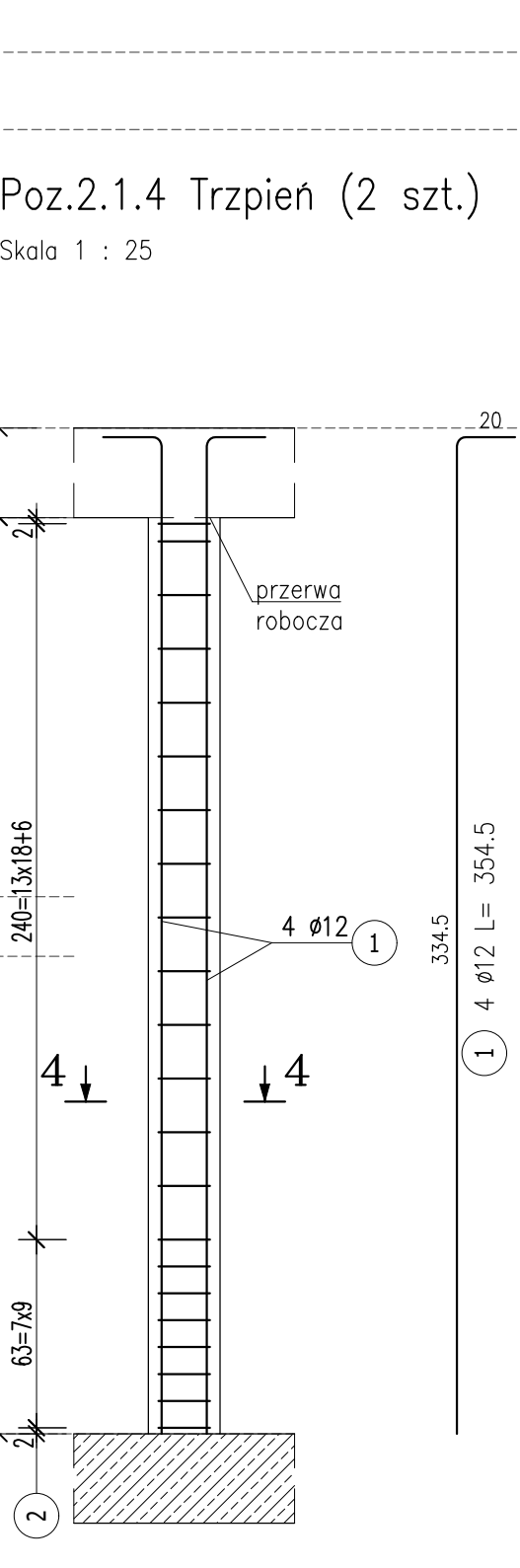
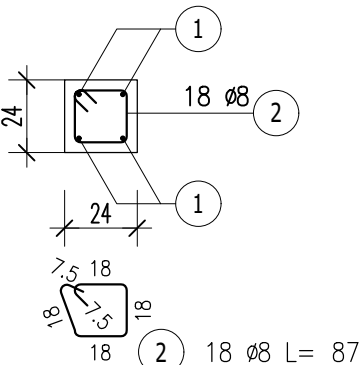
Poz.2.1.2 Trzpień (1 szt.)
Skala 1 : 25

Przekrój 2-2



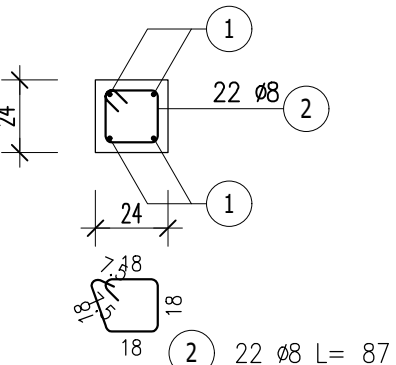
Poz.2.1.3 Trzpień (2 szt.)
Skala 1 : 25

Przekrój 3-3

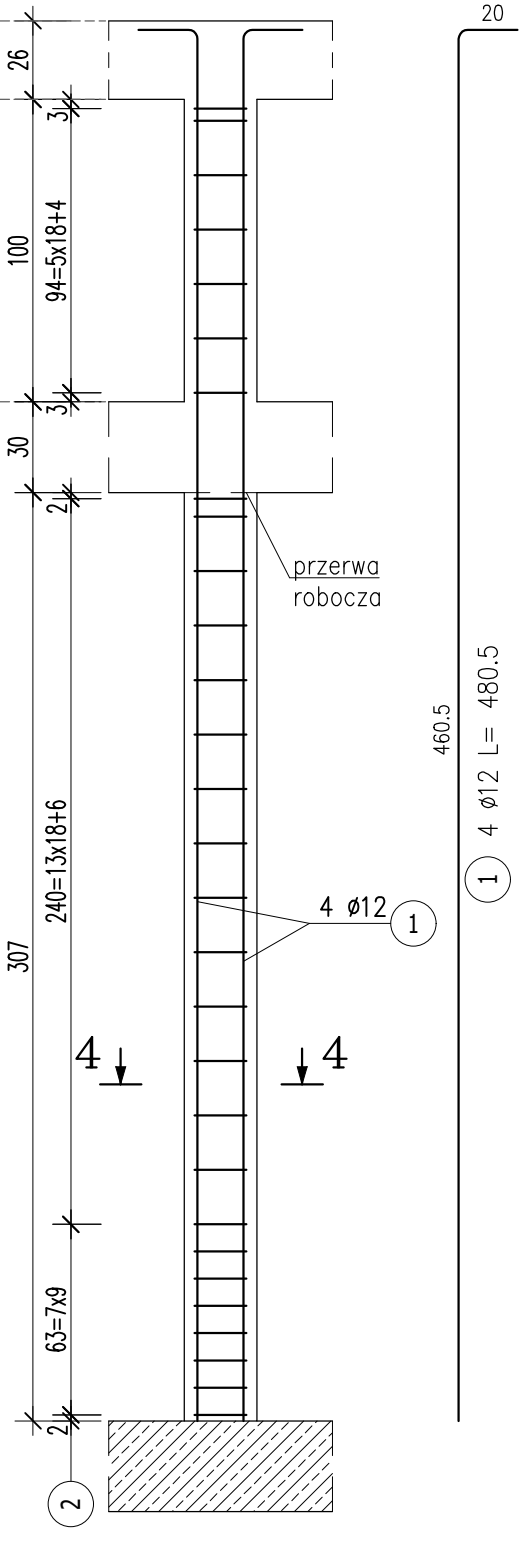


Poz.2.1.4 Trzpień (2 szt.)
Skala 1 : 25

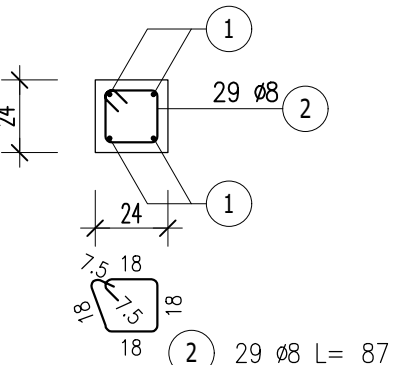
Przekrój 4-4



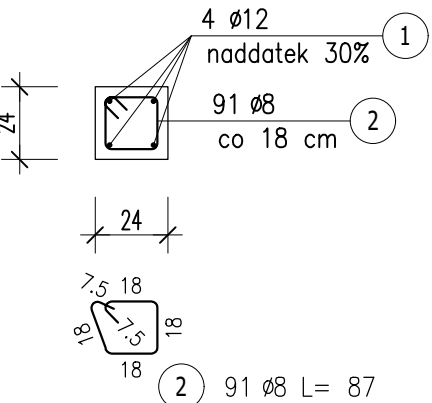
Poz.2.1.5 Trzpień (2 szt.)
Skala 1 : 25



Przekrój 5-5



Poz.2.1.7 Trzpień (2 szt.)
Skala 1 : 25



ZESTAWIENIE STALI ZBROJENIOWEJ

| POZ. | NR PRĘTA | Ø [mm] | DŁUGOŚĆ [m] | ILOŚĆ | | | DŁ. ŁĄCZNA [m] | |
|--------------------------------|----------|--------|-------------|--------|--------|-------|------------------|--------|
| | | | | PRĘTÓW | x POZ. | RAZEM | B Ø8 Ø12 | |
| Poz. 2.1.1 – Słup – 1 szt. | | | | | | | | |
| 2.1.1 | 1 | 12 | 3,665 | 6 | 1 | 6 | | 21,99 |
| | 2 | 8 | 1,110 | 18 | 1 | 18 | 19,98 | |
| Poz. 2.1.2 – Trzpień – 1 szt. | | | | | | | | |
| 2.1.2 | 1 | 12 | 3,560 | 3 | 1 | 3 | | 10,68 |
| | 2 | 8 | 0,990 | 22 | 1 | 22 | 21,78 | |
| Poz. 2.1.3 – Trzpień – 2 szt. | | | | | | | | |
| 2.1.3 | 1 | 12 | 2,985 | 4 | 2 | 8 | | 23,88 |
| | 2 | 8 | 0,870 | 18 | 2 | 36 | 31,32 | |
| Poz. 2.1.4 – Trzpień – 2 szt. | | | | | | | | |
| 2.1.4 | 1 | 12 | 3,545 | 4 | 2 | 8 | | 28,36 |
| | 2 | 8 | 0,870 | 22 | 2 | 44 | 38,28 | |
| Poz. 2.1.5 – Trzpień – 2 szt. | | | | | | | | |
| 2.1.5 | 1 | 12 | 4,805 | 4 | 2 | 8 | | 38,44 |
| | 2 | 8 | 0,870 | 29 | 2 | 58 | 50,46 | |
| Poz. 2.1.7 – Trzpień – 16.3 mb | | | | | | | | |
| 2.1.7 | 1 | 12 | 21,190 | 4 | 1 | 4 | | 84,76 |
| | 2 | 8 | 0,870 | 91 | 1 | 91 | 79,17 | |
| DŁUGOŚĆ RAZEM [m] | | | | | | | 240,99 | 208,11 |
| MASA JEDNOSTKOWA [kg/m] | | | | | | | 0,395 | 0,888 |
| MASA [kg] | | | | | | | 95,19 | 184,80 |
| MASA CAŁKOWITA [kg] | | | | | | | 279,99 | |

- 1) Opis kształtu pręta: PN-EN ISO 3766 (gabarytowo)
2) Opis długości haka: gabarytowy
3) Długość pręta L: suma wymiarów gabarytowych

- UWAGI
- POZIOM ±0,00 ZGODNIE Z PROJ. BRANŻY ARCHITEKTONICZNEJ.
 - WĄTPLIWOŚCI KONSULTOWAĆ Z PROJEKTANTEM.
 - PRĘTY PODŁUŻNE POZ. 2.1.7 KOTWIC W DOCHODZĄCYCH WIENCACH POPRZECZ ODGIECIE ZBROJENIA GŁÓWNEGO LUB WYKONANIE PRĘTÓW TYPU "L" ZGODNIE ZE SZCZEGÓŁAMI NA RYSUNKU WIENCÓW.

| | | | |
|---------|------|--------------|-------------|
| - | - | - | - |
| - | - | - | - |
| - | - | - | - |
| REWIZJA | DATA | ZAKRES ZMIAN | MODYFIKOWAŁ |

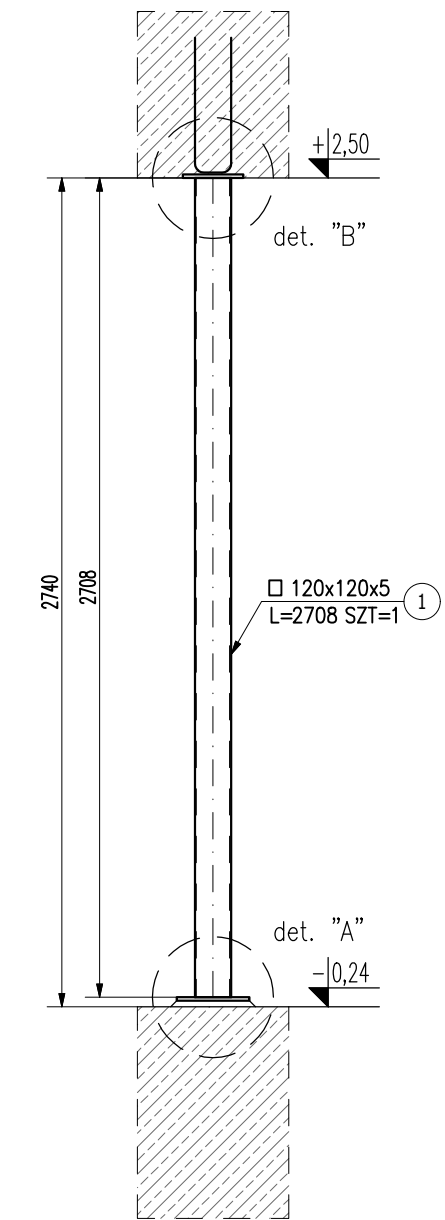
| ŚREDNICE GIECIA PRĘTÓW | | | |
|------------------------|----------------------|----------|-----------|
| Pręty odgięte | Haki, szpilki, bigle | | |
| | | | |
| Otulina > 10cm i > 7ø | Dmin = 10ø | ø < 20mm | Dmin = 4ø |
| Otulina > 5cm i > 3ø | Dmin = 15ø | ø > 20mm | Dmin = 7ø |
| Otulina ≤ 5cm i ≤ 3ø | Dmin = 20ø | | |

| DANE MATERIAŁOWE | |
|--|--------|
| KLASA BETONU: | C25/30 |
| KLASA CIĄGŁOŚCI STALI: | B |
| PARAMETRY STALI I BETONU: f _{yk} =500,00 MPa, f _{ck} =25,0 MPa | |
| OTULINA: dolna=30 mm, boczna=30 mm, górna=30 mm | |
| KLASA EKSPOZYCJI: XC1 | |

| | | | |
|-------------------------------|---|-------------|----------|
| JEDNOSTKA WYKONUJĄCA: | GRUPA YANG ARCHITEKCI SP. Z O.O. SP. K. UL. DEBOWA 1/2, 82-500 KWIDZYN www.grupayang.pl; e-mail: pracownia@grupayang.pl mobilne: +48 735 963 730 <small>PRAWA AUTORSKIE ZASTRZEŻONE. PRZEDMIOTOWY PROJEKT JEST CHRONIONY PRAWEM AUTORSKIM ZGODNIE Z ART. 1, 8, 16, 17, 78, 79 USTAWY Z DNIA 04 LUTEGO 1994 O PRAWIE AUTORSKIM I PRAWACH PODROBNYCH (DZ.U. 94 z 24 z 22.02.1994)</small> | | |
| INWESTYCJA: | BUDOWA SIEDZIBY NADLEŚNICTWA KWIDZYN BUDYNEK "A" – BUDYNEK BIUROWY | | |
| ADRES: | KWIDZYN, UL. LEŚNA, DZ. NR 24/1, OBRĘB 0018, JEDN. EWID. 220701_1 KWIDZYN | | |
| INWESTOR: | NADLEŚNICTWO KWIDZYN UL. BRATERSTWA NARODÓW 67, 82-500 KWIDZYN | | |
| TYTUŁ RYS.: | POZYCJA 2.1.1, 2.1.2, 2.1.3, 2.1.4 | | |
| PROJEKTANT: | NR UPR. | PODPIS: | |
| mgr inż. Sebastian Szakiel | POM/0221/POOK/07 | | |
| OPRACOWAŁ: | NR UPR. | PODPIS: | |
| mgr inż. Karol Gabrys | - | | |
| SPRAWDZIŁ: | NR UPR. | PODPIS: | |
| mgr inż. Krzysztof Sokolowski | WAM/0086/PBkb/19 | | |
| DATA OPRAC.: | STADIUM: | BRANŻA: | SKALA: |
| 09.2024 | PW | KONSTRUKCJA | 1:25 |
| | | | FORMAT: |
| | | | A2 |
| | | | NR RYS.: |
| | | | - |
| | | | K-13 |

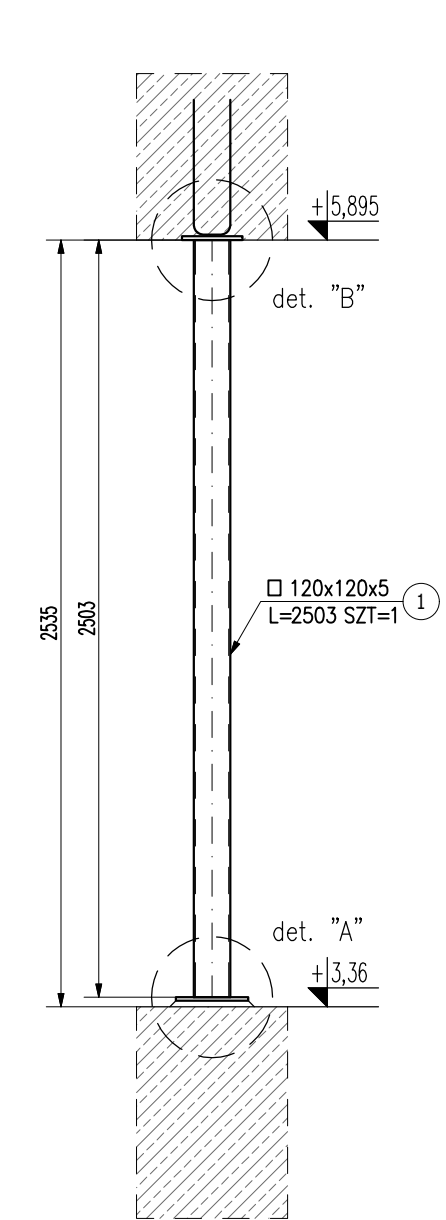
Poz.1.1.6 Słup (3 szt.)

Skala 1 : 25



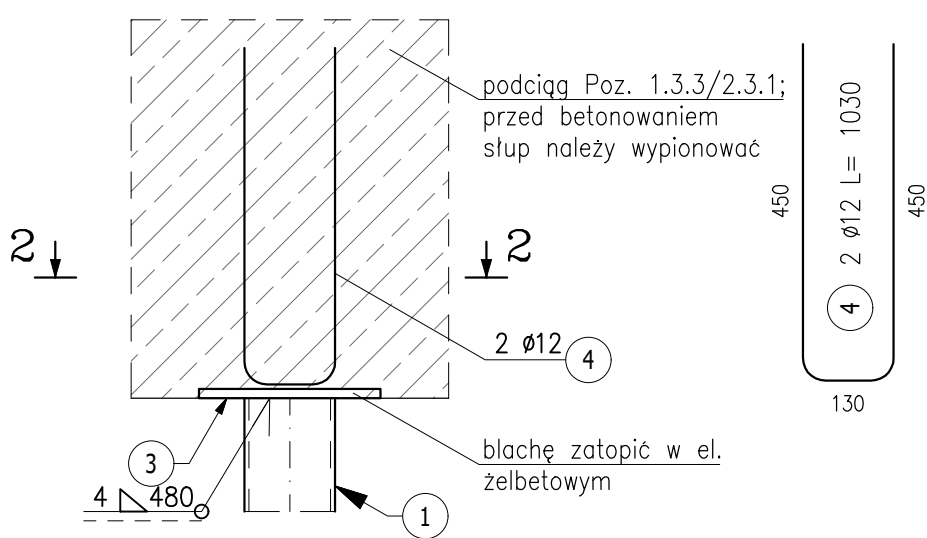
Poz.2.1.6 Słup (1 szt.)

Skala 1 : 25



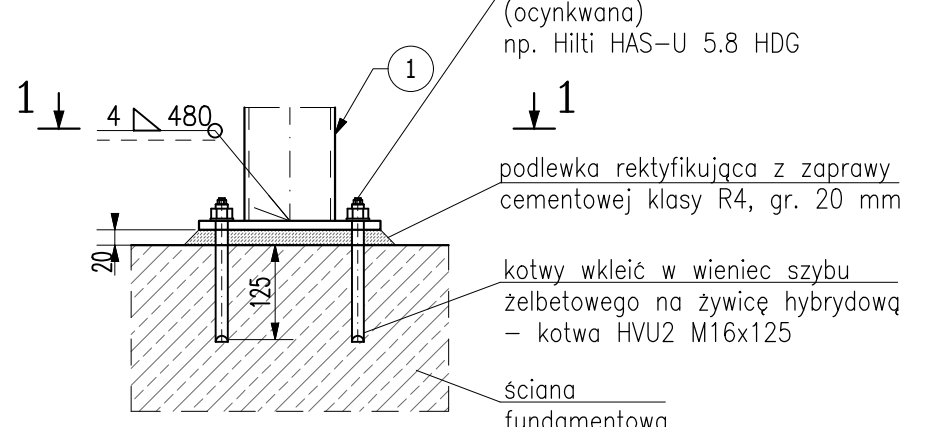
Detal "B"

Skala 1 : 10



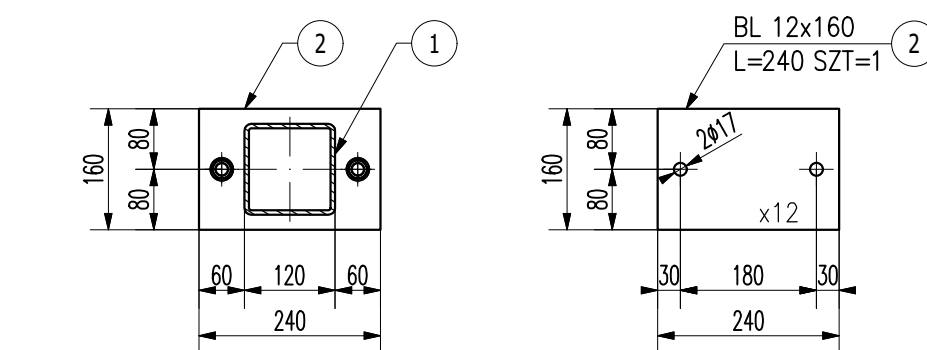
Detal "A"

Skala 1 : 10



Widok 1-1

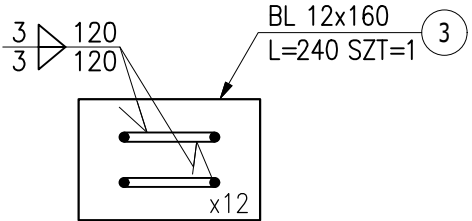
Skala 1 : 10



Element NR 2

Widok 2-2

Skala 1 : 10



ZESTAWIENIE STALI ZBROJENIOWEJ

| POZ. | NR PRĘTA | ø [mm] | DŁUGOŚĆ [m] | ILOŚĆ | | | DŁ. ŁĄCZNA [m] |
|----------------------------|----------|--------|-------------|--------|--------|-------|----------------|
| | | | | PRĘTÓW | x POZ. | RAZEM | B |
| | | | | | | | ø12 |
| Poz. 1.1.6 – Słup – 3 szt. | | | | | | | |
| 1.1.6 | 4 | 12 | 1,030 | 2 | 3 | 6 | 6,18 |
| Poz. 2.1.6 – Słup – 1 szt. | | | | | | | |
| 2.1.6 | 4 | 12 | 1,030 | 2 | 1 | 2 | 2,06 |
| DŁUGOŚĆ RAZEM [m] | | | | | | | 8,24 |
| MASA JEDNOSTKOWA [kg/m] | | | | | | | 0,888 |
| MASA [kg] | | | | | | | 7,32 |
| MASA CAŁKOWITA [kg] | | | | | | | 7,32 |

- Opis kształtu pręta: PN–EN ISO 3766 (gabarytowo)
- Opis długości haka: gabarytowy
- Długość pręta L: suma wymiarów gabarytowych

ZESTAWIENIE STALI

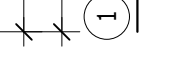
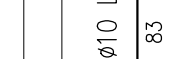
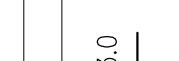
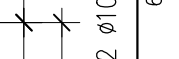
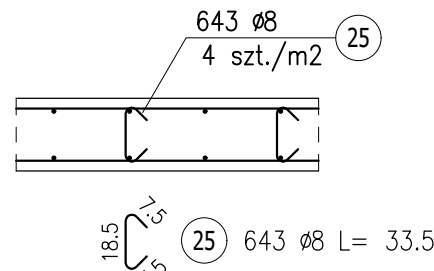
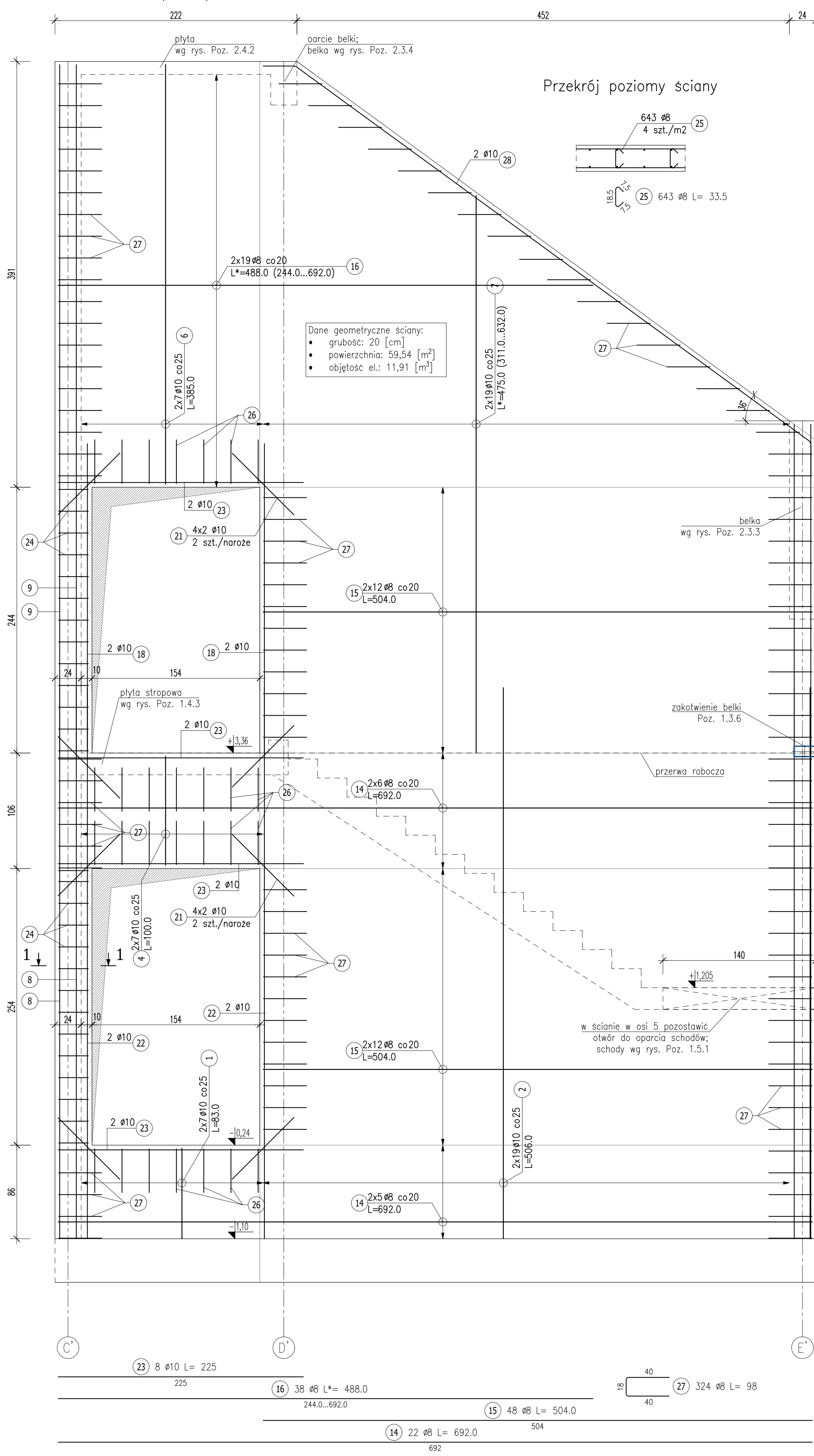
| POZ. | NR ELEMENTU | NAZWA ELEMENTU | DŁUGOŚĆ [mm] | GATUNEK STALI | LICZBA | | | DŁ. RAZEM [m] | MASA RAZEM [kg] | POLE RAZEM [m2] |
|---------------------------------|-------------|----------------|--------------|---------------|--------|---|-----|---------------|-----------------|-----------------|
| | | | | | SZTUK | x | POZ | | | |
| 1.1.6 | 1 | □ 120x120x5 | 2708 | S235JR | 1 | 3 | 3 | 8.13 | 144.60 | 3.78 |
| | 2 | BL 12x160 | 240 | S235JR | 1 | 3 | 3 | 0.72 | 10.86 | 0.24 |
| | 3 | BL 12x160 | 240 | S235JR | 1 | 3 | 3 | 0.72 | 10.86 | 0.24 |
| 2.1.6 | 1 | □ 120x120x5 | 2503 | S235JR | 1 | 1 | 1 | 2.50 | 44.55 | 1.17 |
| | 2 | BL 12x160 | 240 | S235JR | 1 | 1 | 1 | 0.24 | 3.62 | 0.08 |
| | 3 | BL 12x160 | 240 | S235JR | 1 | 1 | 1 | 0.24 | 3.62 | 0.08 |
| OGÓŁEM | | | | | | | | | 218.11 | 5.59 |
| NADDATEK NA SPOINY: 1.8% | | | | | | | | | 3.93 | 0.1 |
| NADDATEK NA NIERÓWNOŚCI: 2% | | | | | | | | | 4.36 | 0.11 |
| NADDATEK NA ELEM. DODATK.: 1.5% | | | | | | | | | 3.27 | 0.08 |
| RAZEM: | | | | | | | | | 229.67 | 5.88 |

| UWAGI | | |
|--|--|--|
| 1. WSZELKIE WĄTPLIWOŚCI KONSULTOWAĆ Z PROJEKTANTEM. | | |
| 2. RYSUNEK ROZPTARYWAĆ Z RAZEM Z PROJEKTAMI BRANŻOWYMI. | | |
| 3. KOTWY CHEMICZNE WYKONAĆ ZGODNIE Z ZALECENIAMI PRODUCENTA KOTEW. | | |
| 4. WSZYSTKIE WYMIARY PODANO W [MM], RZĘDNE W [M]. | | |
| 5. JEŻELI NIE PODANO INACZEJ, SPOINY WYKONAĆ: SPOINY PACHWINOWE CIĄGLE O GRUBOŚCI "A" MIN. 0,7X GRUBOŚĆ CIĘSZSZEGO Z ŁĄCZONYCH ELEMENTÓW; SPOINY DOCZOŁOWE CIĄGLE O GRUBOŚCI "V" MIN 1,0X GRUBOŚCI CIĘSZSZEGO Z ŁĄCZONYCH ELEMENTÓW. | | |
| 6. OSTRE KRAWĘDZIE STĘPIĆ 2X45°. | | |

| METRYKA PROJEKTOWANEGO ELEMENTU KONSTRUKCYJNEGO | | |
|---|----------------------------------|-------|
| Klasa stali kształtowej | S235JR (ST3S) | ILOŚĆ |
| Elektrody | — | |
| Kategoria korozyjności | C1 | |
| Stopień przygotowania powierzchni | Sa 2 1/2 | |
| Zabezpieczenie antykorozyjne | powłoki malarskie wg opisu tech. | |



| | | | |
|---------|------|--------------|-------------|
| – | – | – | – |
| – | – | – | – |
| – | – | – | – |
| REWIZJA | DATA | ZAKRES ZMIAN | MODYFIKOWAŁ |

| | | | |
|--|-----------------------------|------------------------|----------------------|
| JEDNOSTKA WYKONUJĄCA: | | | |
| GRUPA YANG ARCHITEKI SP Z O.O. SP .K UL.DĘBOWA 1/2; 82–500 KWIDZYN www.grupayang.pl; e-mail:pracownia@grupayang.pl mobile: +48 735 963 730 | | | |
| PRAWA AUTORSKIE ZASTRZEŻONE. PRZEDMIOTOWY PROJEKT JEST CHRONIONY PRAWEM AUTORSKIM ZGODNIE Z ART. 1, 8, 16, 17, 78, 79 USTAWY Z DNIA 04 LUTEGO 1994 O PRAWIE AUTORSKIM I PRAWACH PODROZNYCH (Dz.U. 1994 Nr 24 z dn. 23.02.1994) | | | |
| INWESTYCJA: BUDOWA SIEDZIBY NADLEŚNICTWA KWIDZYN BUDYNEK "A" – BUDYNEK BIUROWY | | | |
| ADRES: KWIDZYN, UL. LEŚNA, DZ. NR 24/1, OBRĘB 0018, JEDN. EWID. 220701_1 KWIDZYN | | | |
| INWESTOR: NADLEŚNICTWO KWIDZYN UL. BRATERSTWA NARODÓW 67, 82–500 KWIDZYN | | | |
| TYTUŁ RYS.: POZYCJA 1.1.6, 2.1.7 | | | |
| PROJEKTANT: mgr inż. Sebastian Szakiel | NR UPR. POM/0221/POOK/07 | PODPIS: | |
| OPRACOWAŁ: mgr inż. Karol Gabrys | NR UPR. – | PODPIS: | |
| SPRAWDZIŁ: mgr inż. Krzysztof Sokolowski | NR UPR. WAM/0086/PBKb/19 | PODPIS: | |
| DATA OPRAC.: 09.2024 | STADIUM: PW | BRANŻA: KONSTRUKCJA | SKALA: 1:25, 1:10 |
| 594x297 | NR REW.: – | NR RYS.: K–14 | |



- 1) Opis kształtu pręta: PN-EN ISO 3766 (gabarytowo)
- 2) Opis długości haka: gabarytowy
- 3) Długość pręta L: suma wymiarów gabarytowych

SREDNICE GIECIA PRĘTÓW

| Pręty odgięte | Haki, szpilki, bigle |
|---|---|
|  |  |
| <p>Odślad > 10cm i > 7d Dmin = 10d</p> <p>Odślad > 5cm i > 3d Dmin = 15d</p> <p>Odślad ≤ 5cm i ≤ 3d Dmin = 20d</p> | <p>d < 20mm Dmin = 4d</p> <p>d ≥ 20mm Dmin = 7d</p> |

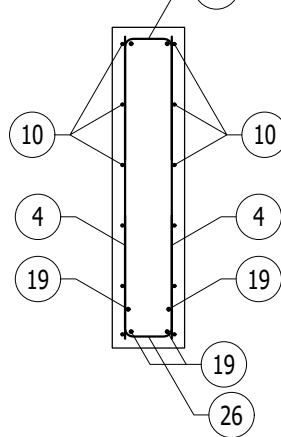
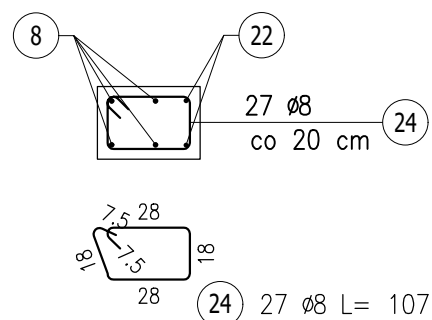
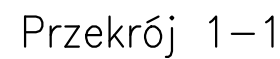
| | | | |
|---------|------|--------------|-------------|
| - | - | - | - |
| - | - | - | - |
| - | - | - | - |
| REWIZJA | DATA | ZAKRES ZMIAN | MODYFIKOWAŁ |

| | |
|------------|--|
| INWESTYCA: | BUDOWA SIEDZIBY NADLEŚNICTWA KWIDZYN BUDYNEK "A" – BUDYNEK BIUROWY |
| ADRES: | KWIDZYN, UL. LEŚNA, DZ. NR 24/1, OBRĘB 0018, JEDN. EWID. 220701_1 KWIDZYN |

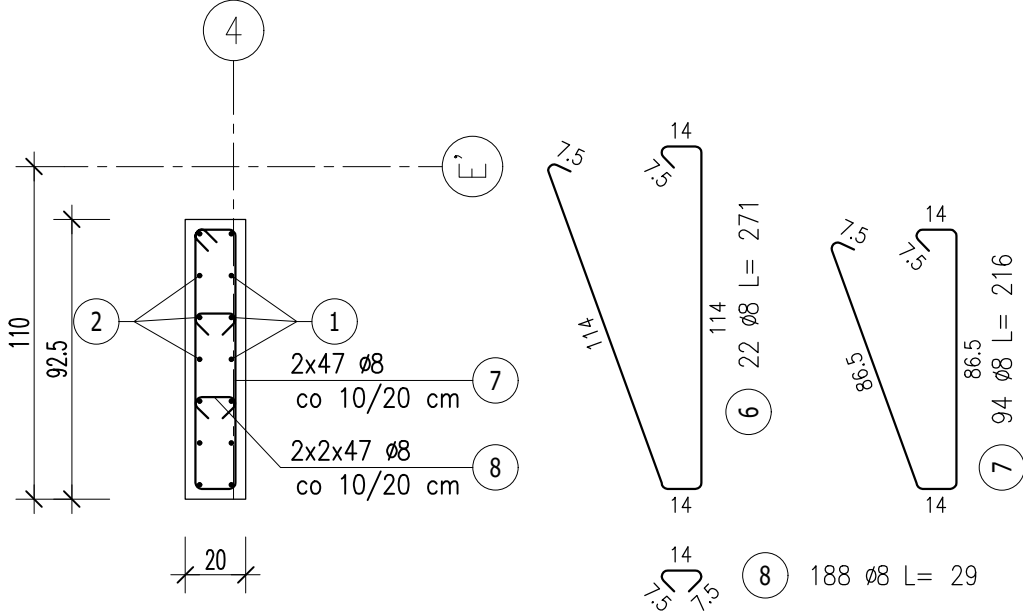
| | | |
|---------------------------|---------|---------|
| TYTUŁ RYS.: POZYCJA 1.2.1 | | |
| PROJEKTANT: | NR UPR. | PODPIS: |

| | | | | | |
|---|--|-----------------------------|--|---------|--|
| SPRAWDZIŁ: mgr inż. Krzysztof Sokolowski | | NR UPR. WAM/0086/PBKb/19 | | PODPIS: | |
|---|--|-----------------------------|--|---------|--|

| | | | | | | |
|-------------|----------|-------------|--------|---------|---------|----------|
| DATA OPRAĆ: | STADIUM: | BRANŻA: | SKALA: | FORMAT: | NR. KW. | NR. KYS. |
| 09.2024 | PW | KONSTRUKCJA | 1:25 | A1 | - | K-15 |



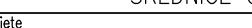
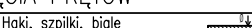
Skala 1 : 25



- 1) Opis kształtu pręta: PN-EN ISO 3766 (gabarytowo)
- 2) Opis długości haka: gabarytowy
- 3) Długość pręta L: suma wymiarów gabarytowych

| UWAGI | |
|-------|---|
| 1. | POZIOM $\pm 0,00$ ZGODNIE Z PROJ. BRANŻY ARCHITEKTONICZNEJ. |
| 2. | WĄTPLIWOŚCI KONSULTOWAĆ Z PROJEKTANTEM. |
| 3. | ROZPATRYWAĆ RAZ Z RYSUNKIEM POZ. 0.0.1z I POZ. 0.0.5. |

ŚREDNICE GIECIA PRĘTÓW

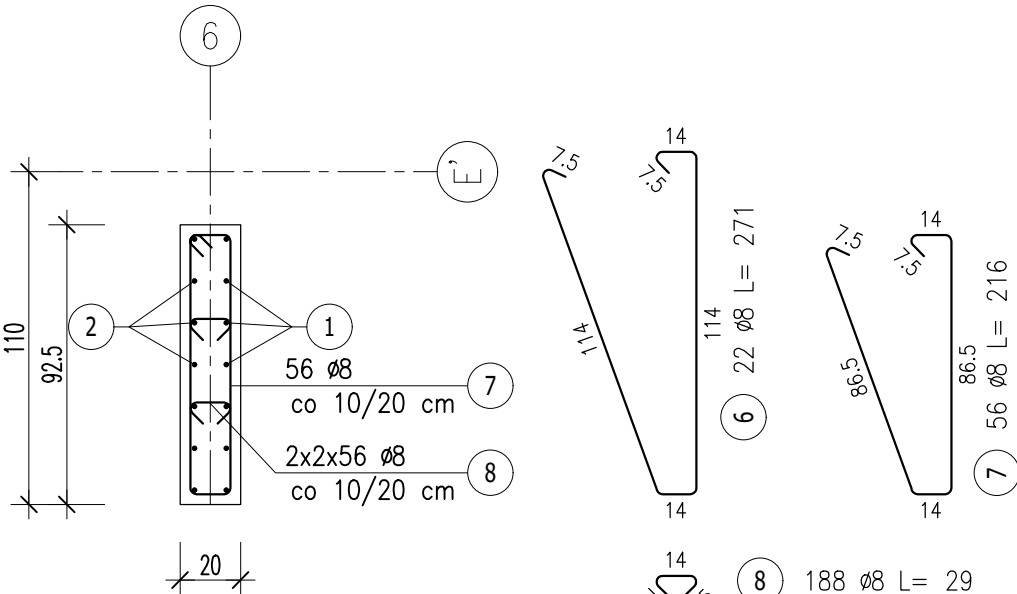
| Pręty odgięte | Haki, szpilki, bity |
|---|---|
|  |  |
| Otolina > 10cm i > 7ø $d_{min} = 10ø$ | ø < 20mm $d_{min} = 4ø$ |
| Otolina > 5cm i > 3ø $d_{min} = 15ø$ | ø ≥ 20mm $d_{min} = 7ø$ |
| Otolina ≤ 5cm i ≤ 3ø $d_{min} = 20ø$ | |

| DANE MATERIAŁOWE | |
|--|--------------------------|
| KLASA BETONU: C30/37 | KLASA CIĄGŁOŚCI STALI: B |
| PARAMETRY STALI I BETONU: $f_{yk}=500,00$ MPa, $f_{ck}=30,0$ MPa | |
| OTULINA: dolna=30 mm, boczna=30 mm, górna=30 mm | |
| KLASA EKSPozyCJI: XC2/XC3 | |

| | | | |
|---------|------|--------------|-------------|
| - | - | - | - |
| - | - | - | - |
| - | - | - | - |
| REWIZJA | DATA | ZAKRES ZMIAN | MODYFIKOWAŁ |

| | | | |
|--|-----------------------------|--|--------------------|
| JEDNOSTKA WYKONUJĄCA: | | GRUPA YANG ARCHITOK SP Z O.O. SP. K UL. JERZĄDZA 1/2, 82-500 KWIDZYN www.grupayang.pl, e-mail: pracownia@grupayang.pl mobile: +48 735 963 730 | |
| PRAWA AUTORSKIE ZASTRZEŻONE. PRZEDMIOTEM PROJEKTU JEST OBRÓBKA PROJEKTU AUTORSKIM ZDANIEM Z AWI. 1.5, 16, 17, 78, 79, USTAWY Z DNIA 04. LUTEGO 1994 O PRAWIE AUTORSKIM I PRAWACH POWIĄZANYCH DO NIEGO Z DNIA 24.06.2002 (1994) | | | |
| INWESTYCJA: | | BUDOWA SIEDZIBY NADLEŚNICTWA KWIDZYN BUDYNEK "A" – BUDYNEK BIUROWY | |
| ADRES: | | KWIDZYN, UL. LEŚNA, DZ. NR 24/1, OBRĘB 0018, JEDN. EWID. 220701/1 KWIDZYN | |
| INWESTOR: | | NADLEŚNICTWO KWIDZYN UL. BRATERTWA NARODÓW 67, 82–500 KWIDZYN | |
| TYTUŁ RYS.: | | POZYCJA 1.2.8 | |
| PROJEKTANT: mgr inż. Sebastian Szakiel | NR UPR. PM/0221/P00K/07 | PODPIS: | |
| OPRACOWAŁ: mgr inż. Karol Gabrys | NR UPR. – | PODPIS: | |
| SPRAWDZIŁ: mgr inż. Krzysztof Sokolowski | NR UPR. WAM/0086/PBKb/19 | PODPIS: | |
| DATA OPRAC. 09.2024 | STADIUM: PW | BRANŻA: KONSTRUKCJA | SKALA: 1:25 |
| | | FORMAT: A2 | NR RYS.: K – 16 |

Skala 1 : 25



- 1) Opis kształtu pręta: PN-EN ISO 3766 (gabarytowo)
- 2) Opis długości haka: gabarytowy
- 3) Długość pręta L: suma wymiarów gabarytowych


| UWAGI | |
|-------|---|
| 1. | POZIOM $\pm 0,00$ ZGODNIE Z PROJ. BRANŻY ARCHITEKTONICZNEJ. |
| 2. | WĄTLIWOŚĆ KONSULTOWAĆ Z PROJEKTANTEM. |
| 3. | ROZPATRYWAĆ RAZ Z RYSUNKIEM POZ. 0.0.1z I POZ. 0.0.5. |

ŚREDNICE GIECIA PRĘTÓW

| Pręty odgięte | Haki, szpilki, białe |
|--|--|
| <p> 100 mm 50 mm 20 mm </p> <p> $\text{Ottulina} > 10\text{ cm i} > 7^\circ$ $D_{\min} = 10^\circ$ </p> | <p> 100 mm 50 mm 20 mm </p> <p> $\phi < 20\text{ mm}$ $D_{\min} = 4^\circ$ </p> |
| <p> 100 mm 50 mm 20 mm </p> <p> $\text{Ottulina} > 5\text{ cm i} > 3^\circ$ $D_{\min} = 15^\circ$ </p> | <p> 100 mm 50 mm 20 mm </p> <p> $\phi < 20\text{ mm}$ $D_{\min} = 20^\circ$ </p> |
| <p> 100 mm 50 mm 20 mm </p> <p> $\text{Ottulina} \leq 5\text{ cm i} \leq 3^\circ$ $D_{\min} = 20^\circ$ </p> | <p> 100 mm 50 mm 20 mm </p> <p> $\phi \geq 20\text{ mm}$ $D_{\min} = 7^\circ$ </p> |

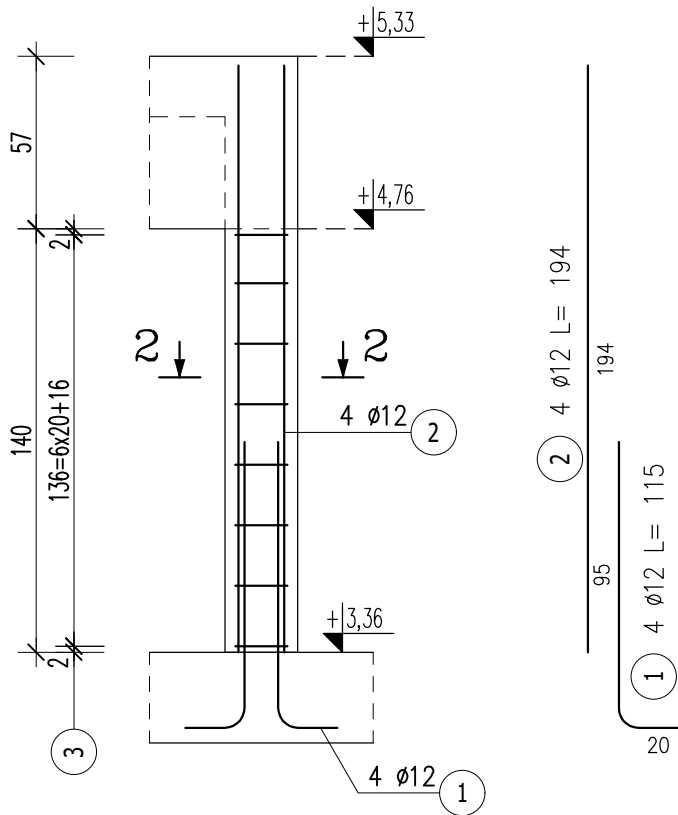
| DANE MATERIAŁOWE | |
|--|--------------------------|
| KLASA BETONU: C30/37 | KLASA CIĄGŁOŚCI STALI: B |
| PARAMETRY STALI I BETONU: $f_{yk}=500,00$ MPa, $f_{ck}=30,0$ MPa | |
| OTULINA: dolna=30 mm, boczna=30 mm, górna=30 mm | |
| KLASA EKSPOZYCJI: XC2/XC3 | |

| | | | |
|---------|------|--------------|-------------|
| - | - | - | - |
| - | - | - | - |
| - | - | - | - |
| REWIZJA | DATA | ZAKRES ZMIAN | MODYFIKOWAŁ |

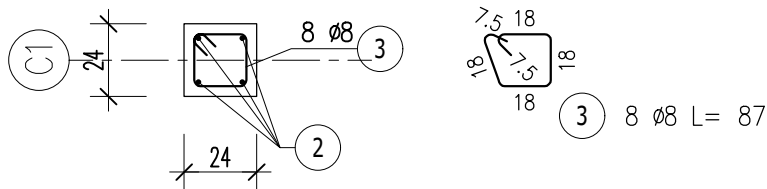
| | | | |
|--|--|---|---------------------------|
| JEDNOSTKA WYKONAJĄCA: | | GRUPA YANG ARCHITOKI SP Z O.O. SP. K UL. JĘDRZANA 1/2, 82-500 KWIDZYN | |
|  | | www.grupayang.pl; e-mail: pracownia@grupayang.pl mobile: +48 735 963 730 | |
| PRAWA AUTORSKIE ZAOPINIOWANE PRZEZ GŁÓWNY PROJEKTANTA I PRAWA AUTORSKIE ZWIĄZANE Z ART. 1. § 1. I, 16, 17, 78, 79 USTAWY Z DNIA 04 LUTEGO 1994 R. PRAWNE AUTORSKIE I PRAWA POZIOMEGO DZIAŁUJĄ N. 24.1. K. 23.02.1994) | | | |
| INWESTYCJA: | BUDOWA SIEDZIBY NADLEŚNICWA KWIDZYŃ BUDYNEK "A" – BUDYNEK BIUROWY | | |
| ADRES: | KWIDZYN, UL. LEŚNA, DZ. NR 24/1, OBREB 0018, JEDE. EWID. 220701/1 KWIDZYN | | |
| INWESTOR: | NADLEŚNICZWO KWIDZYN UL. BRATERSTWA NARODÓW 67, 82–500 KWIDZYN | | |
| TYTUL RYS.: | POZYCJA 1.2.9 | | |
| PROJEKTANT: mgr inż. Sebastian Szakiel | NR UPUR: PMO/0221/P00K/07 | PDPIS: | |
| OPRACOWAŁ: mgr inż. Karol Gabrys | NR UPR. — | PDPIS: | |
| SAPRAWDZIŁ: mgr inż. Krzysztof Sokółowski | NR UPR. WAM/0086/PBKb/19 | PDPIS: | |
| Data oprac.: 09.2024 | Skala: PW KONSTRUKCJA | Format: 1:25 A2 | Nr rys.: — K-17 |

Poz.2.1.8 Trzpień (1 szt.)

Skala 1 : 25



Przekrój 2-2



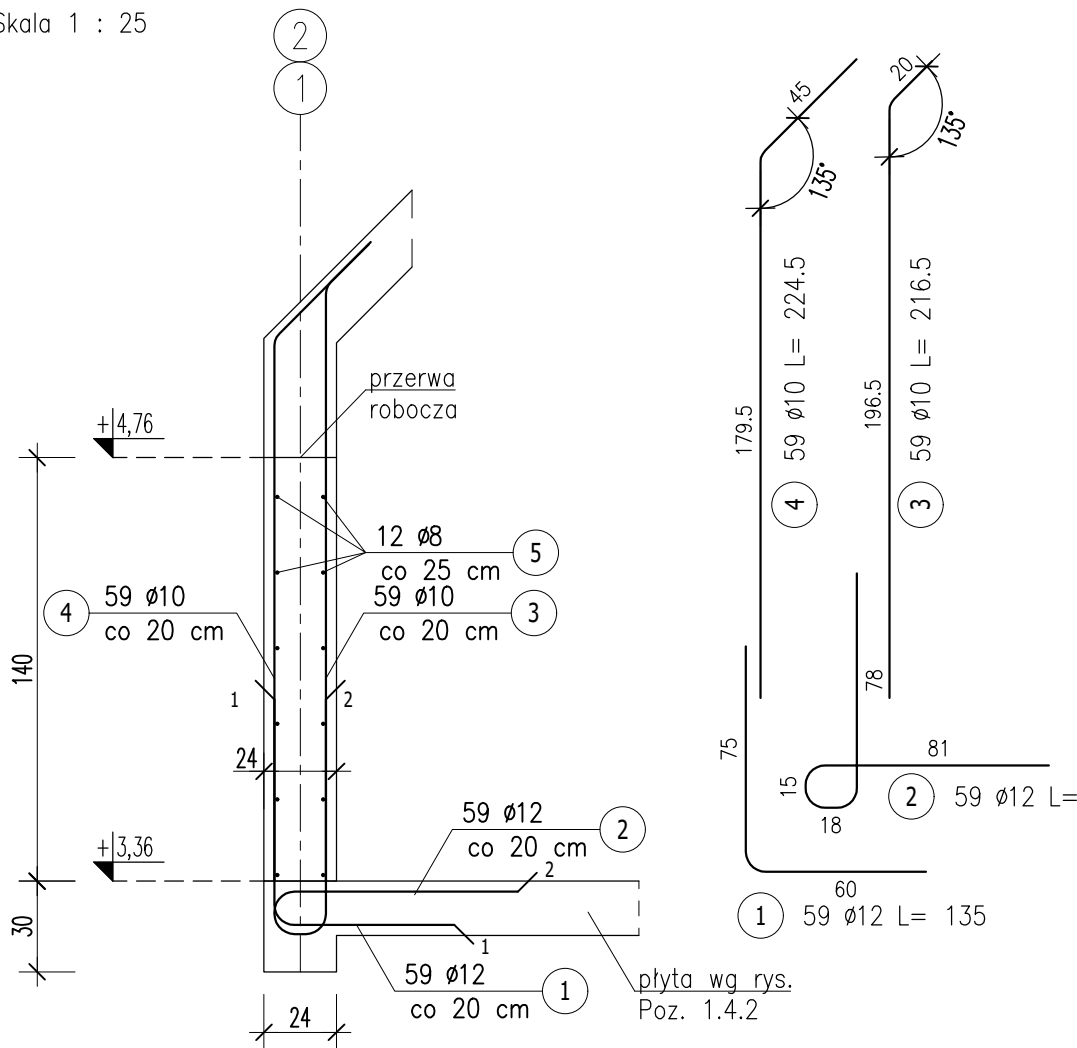
ZESTAWIENIE STALI ZBROJENIOWEJ

| POZ. | NR PRĘTA | Ø [mm] | DŁUGOŚĆ [m] | ILOŚĆ | | | DŁ. ŁĄCZNA [m] | |
|-------------------------------|-------------|-----------|----------------|--------|--------|-------|----------------|-------|
| | | | | PRĘTÓW | x POZ. | RAZEM | B | |
| | | | | | | | Ø8 | Ø12 |
| Poz. 2.1.8 – Trzpień – 1 szt. | | | | | | | | |
| 2.1.8 | 1 | 12 | 1,150 | 4 | 1 | 4 | | 4,60 |
| | 2 | 12 | 1,940 | 4 | 1 | 4 | | 7,76 |
| | 3 | 8 | 0,870 | 8 | 1 | 8 | 6,96 | |
| DŁUGOŚĆ RAZEM [m] | | | | | | | 6,96 | 12,36 |
| MASA JEDNOSTKOWA [kg/m] | | | | | | | 0,395 | 0,888 |
| MASA [kg] | | | | | | | 2,75 | 10,98 |
| MASA CAŁKOWITA [kg] | | | | | | | 13,72 | |

- Opis kształtu pręta: PN-EN ISO 3766 (gabarytowo)
- Opis długości haka: gabarytowy
- Długość pręta L: suma wymiarów gabarytowych

Poz.2.2.1 Ściana żelbetowa (11.8 mb)

Skala 1 : 25



ZESTAWIENIE STALI ZBROJENIOWEJ

| POZ. | NR PRĘTA | Ø [mm] | DŁUGOŚĆ [m] | ILOŚĆ | | | DŁ. ŁĄCZNA [m] | | |
|--------------------------------|----------|--------|-------------|--------|--------|-------|----------------|--------|--------|
| | | | | PRĘTÓW | x POZ. | RAZEM | B | | |
| | | | | | | | Ø8 | Ø10 | Ø12 |
| Poz. 2.2.1 – Ściana – 11.78 mb | | | | | | | | | |
| 2.2.1 | 1 | 12 | 1,355 | 59 | 1 | 59 | | | 79,95 |
| | 2 | 12 | 1,920 | 59 | 1 | 59 | | | 113,28 |
| | 3 | 10 | 2,165 | 59 | 1 | 59 | | 127,74 | |
| | 4 | 10 | 2,245 | 59 | 1 | 59 | | 132,46 | |
| | 5 | 8 | 12,369 | 12 | 1 | 12 | 148,43 | | |
| DŁUGOŚĆ RAZEM [m] | | | | | | | 148,43 | 260,19 | 193,23 |
| MASA JEDNOSTKOWA [kg/m] | | | | | | | 0,395 | 0,617 | 0,888 |
| MASA [kg] | | | | | | | 58,63 | 160,54 | 171,58 |
| MASA CAŁKOWITA [kg] | | | | | | | 390,75 | | |

- Opis kształtu pręta: PN-EN ISO 3766 (gabarytowo)
- Opis długości haka: gabarytowy
- Długość pręta L: suma wymiarów gabarytowych

| UWAGI | | | |
|-------|--|--|--|
| 1. | POZIOM ±0,00 ZGODNIE Z PROJ. BRANŻY ARCHITEKTONICZNEJ. | | |
| 2. | WĄTPLIWOŚCI KONSULTOWAĆ Z PROJEKTANTEM. | | |
| 3. | BELKI PODPIERAJĄCE PŁYTY WYLEWAĆ RAZEM Z PŁYTAMI. | | |
| 4. | RYUNKI BELEK PODPIERAJĄCYCH PŁYTY ŻELBETOWE ROZPOATRYWAĆ RAZEM Z RYSUNKAMI PŁYT. | | |

| | | | |
|---------|------|--------------|-------------|
| - | - | - | - |
| - | - | - | - |
| - | - | - | - |
| REWIZJA | DATA | ZAKRES ZMIAN | MODYFIKOWAŁ |

| ŚREDNICE GIĘCIA PRĘTÓW | | | |
|----------------------------------|--|----------------------|--|
| Pręty odgięte | | Haki, szpilki, bigle | |
| | | | |
| Otulina > 5cm i > 3Ø, Dmin = 15Ø | | Ø ≥ 20mm, Dmin = 7Ø | |
| Otulina ≤ 5cm i ≤ 3Ø, Dmin = 20Ø | | | |

| DANE MATERIAŁOWE | |
|--|--------|
| KLASA BETONU: | C25/30 |
| KLASA CIĄGLIWOŚCI STALI: | B |
| PARAMETRY STALI I BETONU: fyk=500,00 MPa, fck=25,0 MPa | |
| OTULINA: dolna=30 mm, boczna=30 mm, górna=30 mm | |
| KLASA EKSPOZYCJI: XC1 | |

JEDNOSTKA WYKONUJĄCA:

GRUPAYANG ARCHITEKCI

GRUPA YANG ARCHITEKCI SP Z O.O. SP .K
UL.DĘBOWA 1/2: 82-500 KWIDZYN
www.grupayang.pl; e-mail: pracownia@grupayang.pl
mobile: +48 735 963 730

PRAWA AUTORSKIE ZASTRZEŻONE. PRZEDMOTOWY PROJEKT JEST CHRONIONY PRAWEM AUTORSKIM ZGODNIE Z ART. 1, 8, 16, 17, 78,
79 USTAWY Z DNIA 04 LUTEGO 1994 O PRAWIE AUTORSKIM I PRAWACH POKREWNYCH (Dz.U.RP. Nr 24 z dn. 23.02.1994)

INWESTYCJA:

BUDOWA SIEDZIBY NADLEŚNICTWA KWIDZYN
BUDYNEK "A" – BUDYNEK BIUROWY

ADRES:

KWIDZYN, UL. LEŚNA, DZ. NR 24/1,
OBRĘB 0018, JEDN. EWID. 220701_1 KWIDZYN

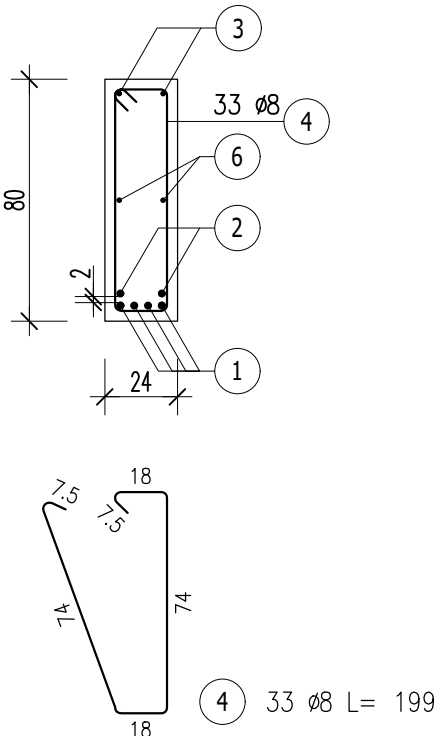
INWESTOR:

NADLEŚNICTWO KWIDZYN
UL. BRATERSTWA NARODÓW 67, 82-500 KWIDZYN

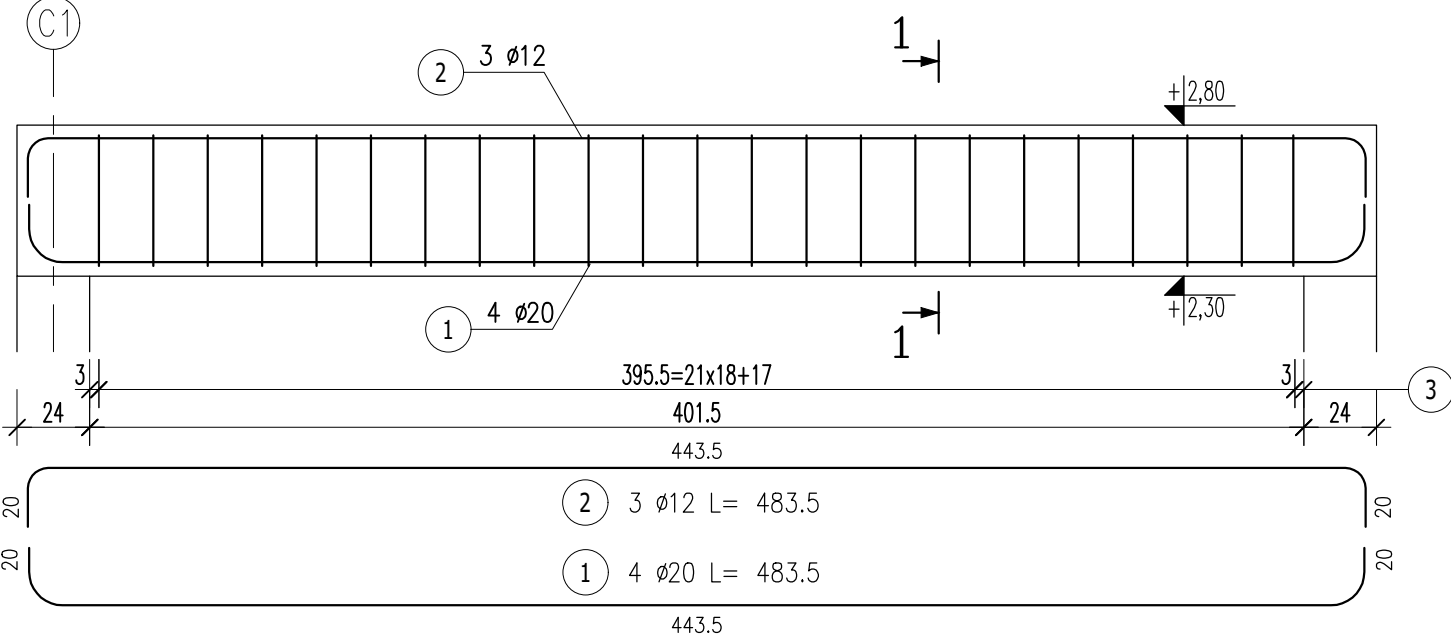
TYTUŁ RYS.:

POZYCJA 2.1.8, 2.2.1

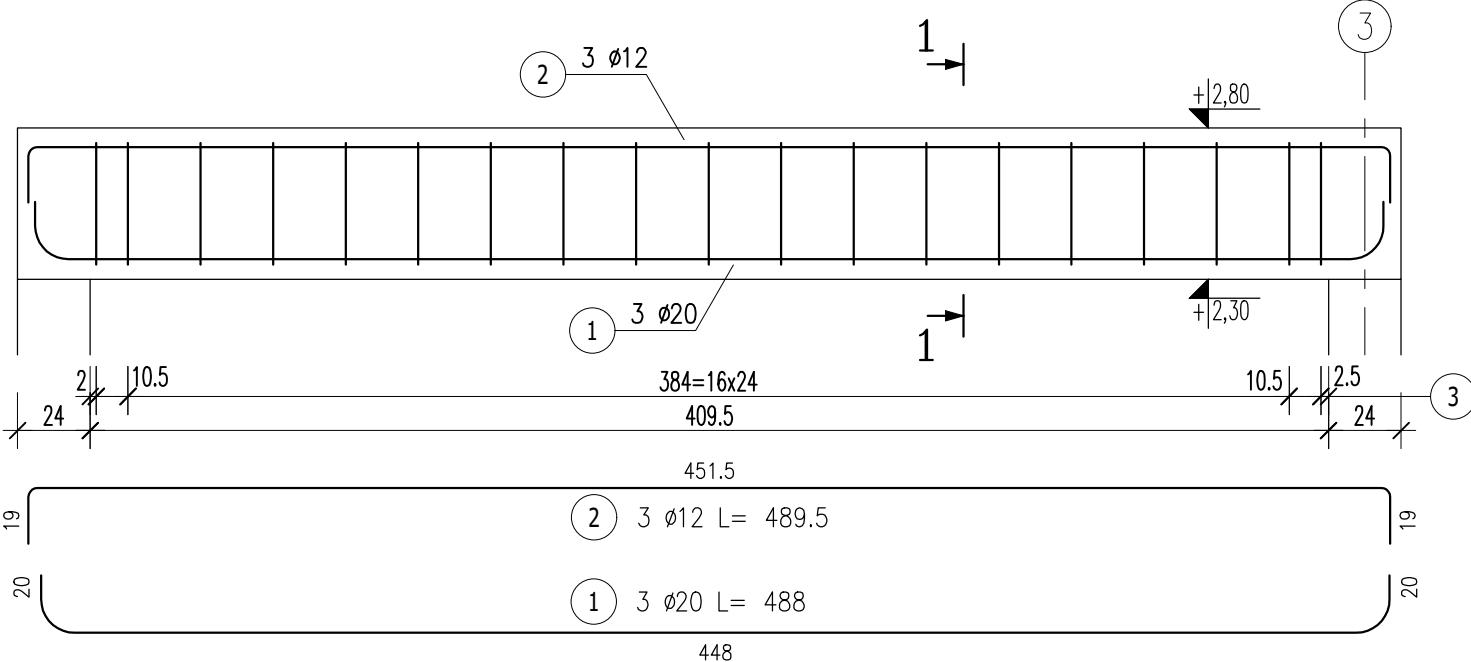
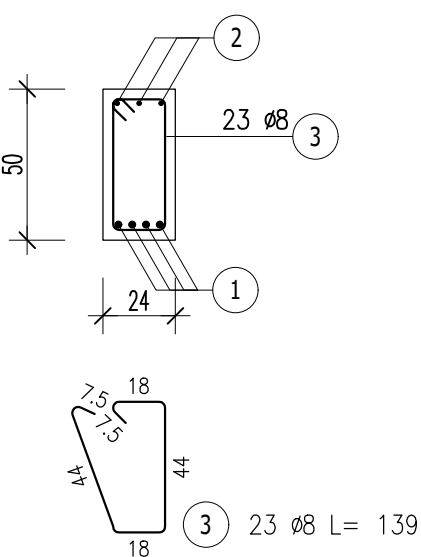
| | | | | | | |
|---|-----------------------------|------------------------|----------------|---------------|--------------|------------------|
| PROJEKTANT: mgr inż. Sebastian Szakiel | NR UPR. POM/0221/P00K/07 | PODPIS: | | | | |
| OPRACOWAŁ: mgr inż. Karol Gabrys | NR UPR. — | PODPIS: | | | | |
| SPRAWDZIŁ: mgr inż. Krzysztof Sokołowski | NR UPR. WAM/0086/PBKb/19 | PODPIS: | | | | |
| DATA OPRAC.: 09.2024 | STADIUM: PW | BRANŻA: KONSTRUKCJA | SKALA: 1:25 | FORMAT: A3 | NR REW. — | NR RYS.: K-18 |



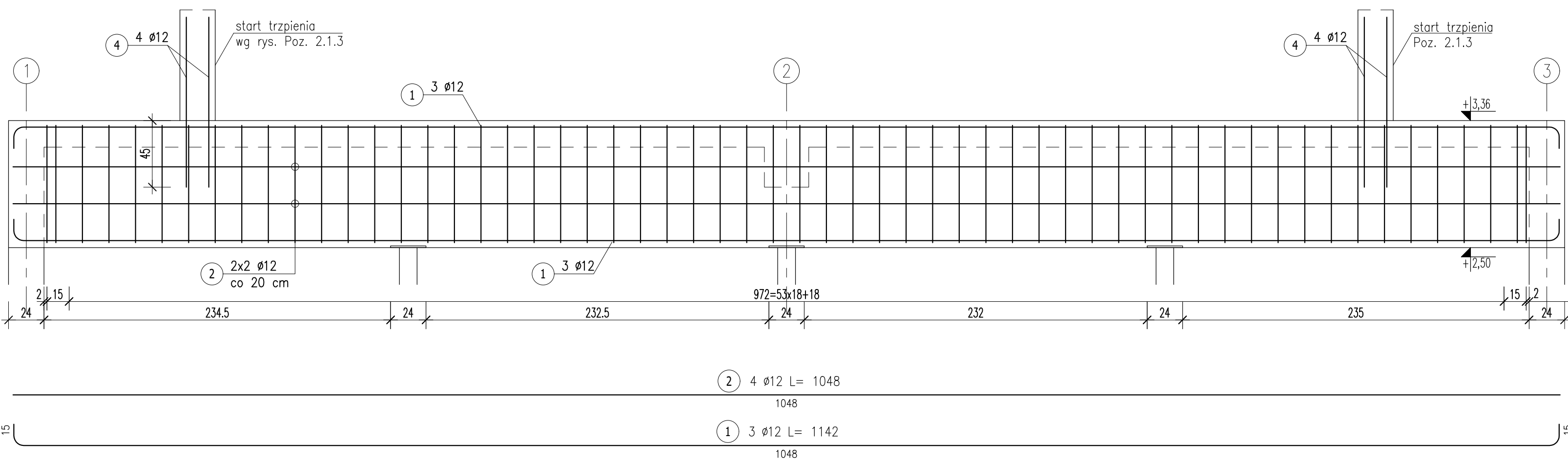
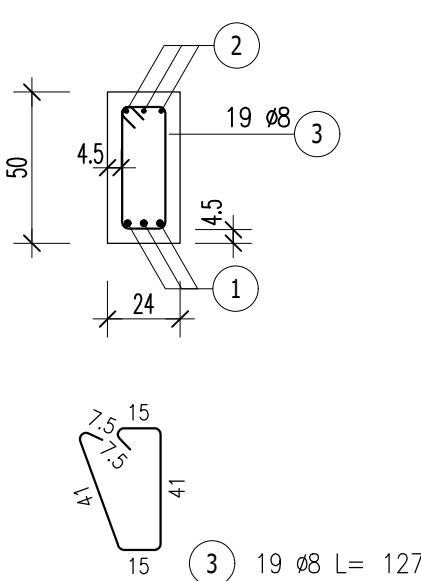
Przekrój 1-1



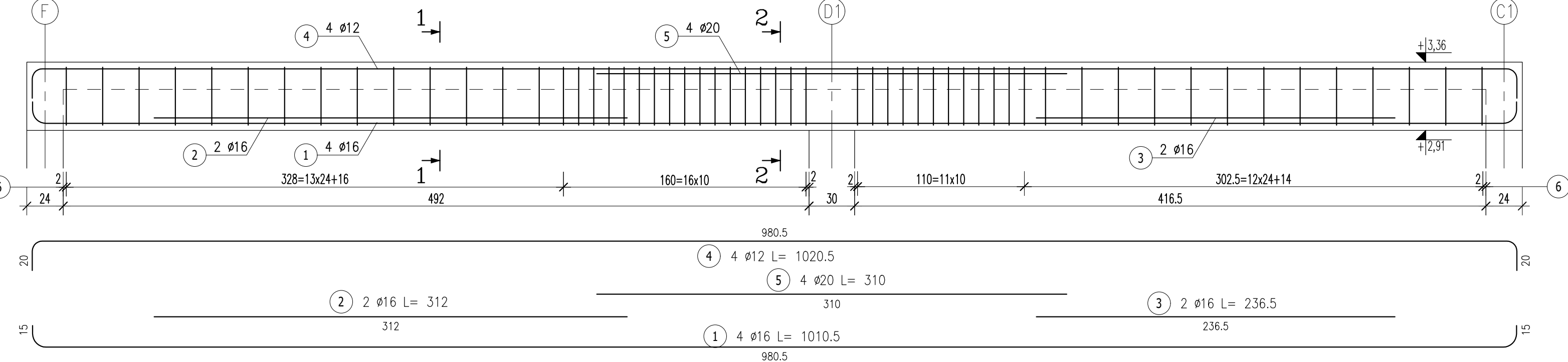
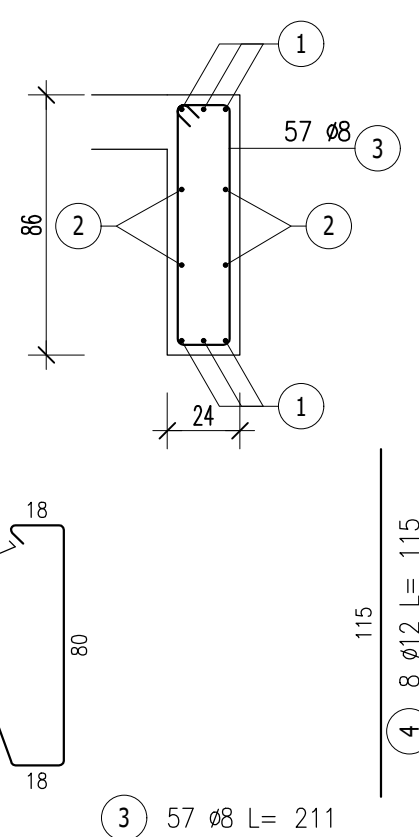
Przekrój 1-1



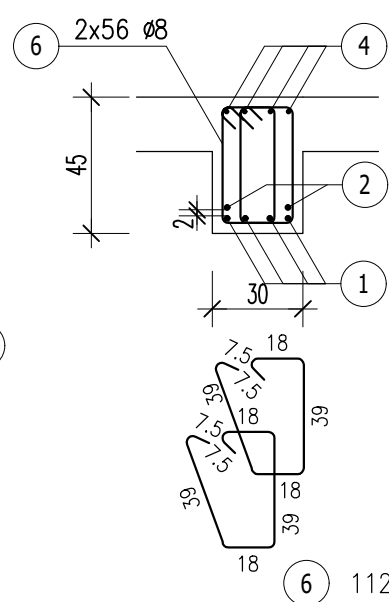
Przekrój 1-1



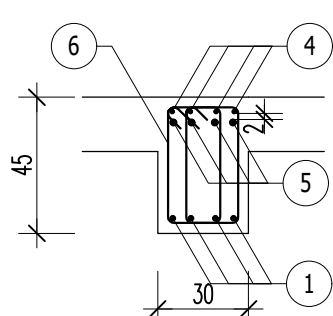
Przekrój 1-1



Przekrój 1-1



Przekrój 2-2



| ZESTAWIENIE STALI ZBROJENIOWEJ | | | | | | | | | | |
|--------------------------------|----------|--------|-------------|-------|---|----------------|--------|--------|--------|-------|
| POZ. | NR PRĘTA | Ø [mm] | DŁUGOŚĆ [m] | ILOŚĆ | | DC. ŁĄCZNA [m] | | | | |
| | | | | | | PRĘTOW | x POZ. | RAZEM | Ø8 | Ø12 |
| Poz. 1.3.1 – Belka – 1 szt. | | | | | | | | | | |
| 1.3.1 | 1 | 20 | 8,840 | 4 | 1 | 4 | | | | 35,36 |
| | 2 | 20 | 5,740 | 2 | 1 | 2 | | | | 11,48 |
| | 3 | 12 | 8,880 | 2 | 1 | 2 | | 17,76 | | |
| | 4 | 8 | 1,990 | 33 | 1 | 33 | 65,67 | | | |
| | 5 | 16 | 1,870 | 4 | 1 | 4 | | | 7,48 | |
| | 6 | 12 | 8,490 | 2 | 1 | 2 | | 16,98 | | |
| Poz. 1.3.2 – Belka – 1 szt. | | | | | | | | | | |
| 1.3.2 | 1 | 20 | 4,880 | 3 | 1 | 3 | | | | 14,64 |
| | 2 | 12 | 4,895 | 3 | 1 | 3 | | 14,69 | | |
| | 3 | 8 | 1,270 | 19 | 1 | 19 | 24,13 | | | |
| Poz. 1.3.3 – Belka – 1 szt. | | | | | | | | | | |
| 1.3.3 | 1 | 12 | 11,420 | 3 | 1 | 3 | | 34,26 | | |
| | 1 | 12 | 10,780 | 3 | 1 | 3 | | 32,34 | | |
| | 2 | 12 | 10,480 | 4 | 1 | 4 | | 41,92 | | |
| | 3 | 8 | 2,110 | 57 | 1 | 57 | 120,27 | | | |
| | 4 | 12 | 1,150 | 8 | 1 | 8 | | 9,20 | | |
| Poz. 1.3.4 – Belka – 1 szt. | | | | | | | | | | |
| 1.3.4 | 1 | 16 | 10,105 | 4 | 1 | 4 | | | 40,42 | |
| | 2 | 16 | 3,120 | 2 | 1 | 2 | | | 6,24 | |
| | 3 | 16 | 2,365 | 2 | 1 | 2 | | | 4,73 | |
| | 4 | 12 | 10,205 | 4 | 1 | 4 | | 40,82 | | |
| | 5 | 20 | 3,100 | 4 | 1 | 4 | | | | 12,40 |
| | 6 | 8 | 1,290 | 112 | 1 | 112 | 144,48 | | | |
| Poz. 1.3.5 – Belka – 1 szt. | | | | | | | | | | |
| 1.3.5 | 1 | 20 | 4,835 | 4 | 1 | 4 | | | | 19,34 |
| | 2 | 12 | 4,835 | 3 | 1 | 3 | | 14,51 | | |
| | 3 | 8 | 1,390 | 23 | 1 | 23 | 31,97 | | | |
| DŁUGOŚĆ RAZEM [m] | | | | | | 386,52 | 222,47 | 58,87 | 93,22 | |
| MASA JEDNOSTKOWA [kg/m] | | | | | | 0,395 | 0,888 | 1,578 | 2,466 | |
| MASA [kg] | | | | | | 152,68 | 197,55 | 92,90 | 229,88 | |
| MASA CAŁKOWITA [kg] | | | | | | | | 673,01 | | |

[illegible]

Skala 1 : 25



Skala 1 : 25



Skala 1 : 25



Technical drawing of a rectangular plate. The overall width is 40 and the overall height is 30. The plate has a central rectangular area with a width of 2 and a height of 5. This central area is divided into three vertical sections. The leftmost section is labeled 7, the middle section is labeled 4, and the rightmost section is labeled 5. The entire plate is labeled 1. The central area is labeled 2.

Skala 1 : 25

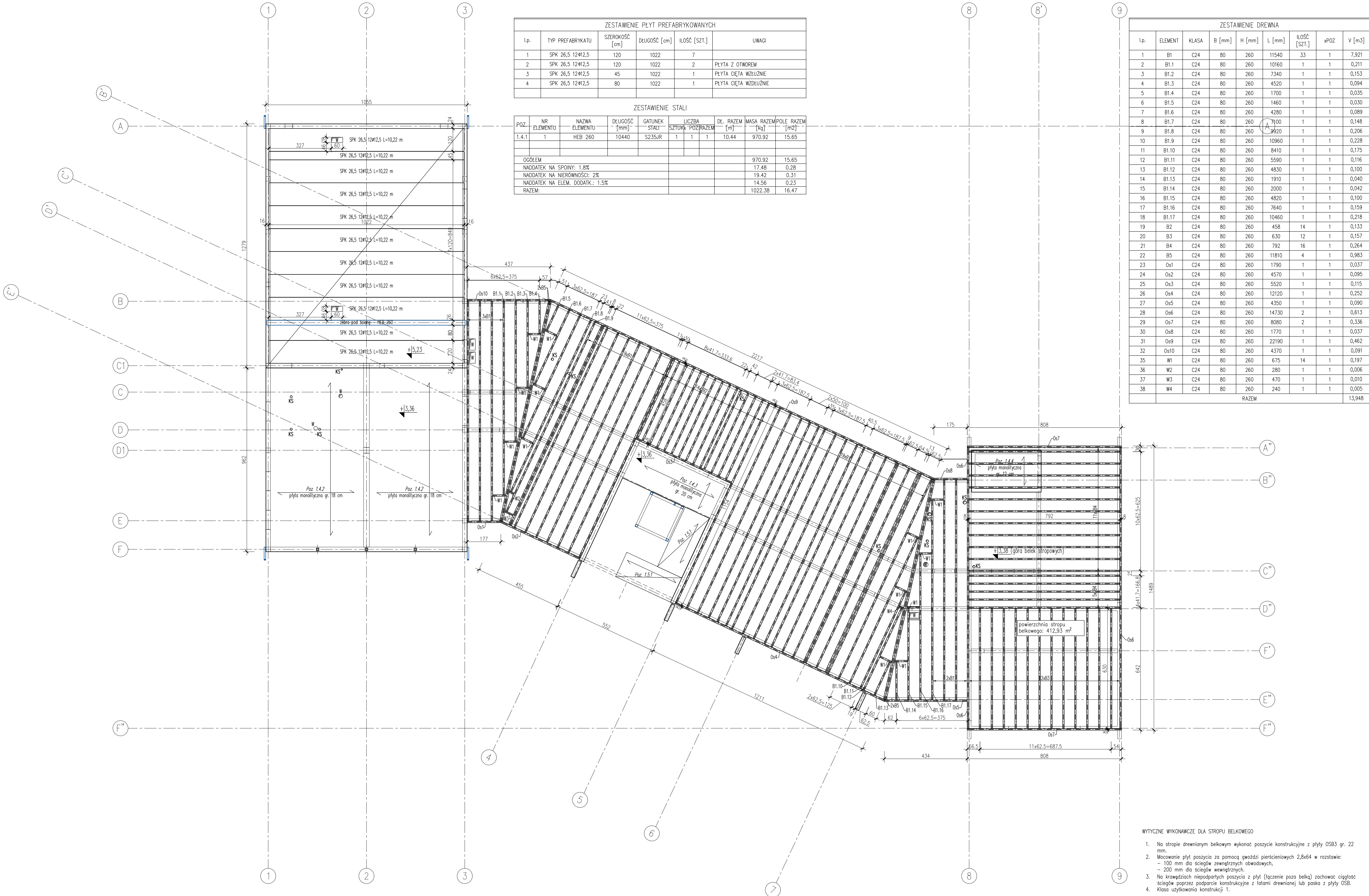


ZESTAWIENIE STALI ZBROJENIOWEJ

| POZ. | NR PRETA | ø [mm] | DŁUGOŚĆ [m] | ILOŚĆ | | DŁ. ŁĄCZNA [m] | | | | | |
|-----------------------------|-------------|-----------|----------------|--------|--------|----------------|--------|--------|--------|-------|-------|
| | | | | | | B | | | | | |
| | | | | PRETÓW | × POZ. | RAZEM | ø8 | ø12 | ø16 | ø20 | |
| Poz. 2.3.1 – Belka – 1 szt. | | | | | | | | | | | |
| 2.3.1 | 1 | 16 | 8,430 | 3 | 1 | 3 | | | | 25,29 | |
| | 2 | 12 | 8,770 | 3 | 1 | 3 | | 26,31 | | | |
| | 3 | 8 | 2,060 | 32 | 1 | 32 | 65,92 | | | | |
| | 4 | 12 | 7,835 | 2 | 1 | 2 | | 15,67 | | | |
| | 5 | 12 | 8,160 | 2 | 1 | 2 | | 16,32 | | | |
| | 6 | 8 | 1,730 | 2 | 1 | 2 | 3,46 | | | | |
| Poz. 2.3.2 – Belka – 1 szt. | | | | | | | | | | | |
| 2.3.2 | 1 | 16 | 10,065 | 4 | 1 | 4 | | | | 40,26 | |
| | 2 | 20 | 3,620 | 2 | 1 | 2 | | | | | 7,24 |
| | 3 | 16 | 2,575 | 2 | 1 | 2 | | | 5,15 | | |
| | 4 | 12 | 10,425 | 4 | 1 | 4 | | 41,70 | | | |
| | 5 | 20 | 3,300 | 4 | 1 | 4 | | | | | 13,20 |
| | 6 | 8 | 1,190 | 104 | 1 | 104 | 123,76 | | | | |
| Poz. 2.3.3 – Belka – 1 szt. | | | | | | | | | | | |
| 2.3.3 | 1 | 12 | 2,690 | 6 | 1 | 6 | | 16,14 | | | |
| | 2 | 12 | 5,450 | 2 | 1 | 2 | | 10,90 | | | |
| | 3 | 12 | 5,720 | 3 | 1 | 3 | | 17,16 | | | |
| | 4 | 8 | 3,950 | 2 | 1 | 2 | 7,90 | | | | |
| | 5 | 8 | 3,470 | 2 | 1 | 2 | 6,94 | | | | |
| | 6 | 8 | 2,990 | 2 | 1 | 2 | 5,98 | | | | |
| | 7 | 8 | 2,510 | 2 | 1 | 2 | 5,02 | | | | |
| | 8 | 8 | 2,030 | 2 | 1 | 2 | 4,06 | | | | |
| | 9 | 8 | 1,610 | 2 | 1 | 2 | 3,22 | | | | |
| | | 10 | 8 | 1,610 | 12 | 1 | 12 | 19,32 | | | |
| Poz. 2.3.4 – Belka – 1 szt. | | | | | | | | | | | |
| 2.3.4 | 1 | 16 | 5,720 | 3 | 1 | 3 | | | | 17,16 | |
| | 2 | 12 | 5,720 | 3 | 1 | 3 | | 17,16 | | | |
| | 3 | 12 | 3,830 | 2 | 1 | 2 | | 7,66 | | | |
| | 4 | 8 | 1,190 | 22 | 1 | 22 | 26,18 | | | | |
| DŁUGOŚĆ RAZEM [m] | | | | | | | 271,76 | 169,02 | 87,86 | 20,44 | |
| MASA JEDNOSTKOWA [kg/m] | | | | | | | 0,395 | 0,888 | 1,578 | 2,466 | |
| MASA [kg] | | | | | | | 107,35 | 150,09 | 138,64 | 50,41 | |
| MASA CAŁKOWITA [kg] | | | | | | | | | 446,48 | | |

- 1) Opis kształtu pręta: PN-EN ISO 3766 (gabarytowo)
- 2) Opis długości haka: gabarytowy
- 3) Długość pręta L: suma wymiarów gabarytowych

[illegible]



| ZESTAWIENIE PŁYT PREFABRYKOWANYCH | | | | | UWAGI |
|-----------------------------------|------------------|----------------|--------------|--------------|-----------------------|
| Lp. | TYP PREFABRYKATU | SZEROKOŚĆ [cm] | DŁUGOŚĆ [cm] | IŁOŚĆ [SZT.] | |
| 1 | SPK 26,5 12x12,5 | 120 | 1022 | 7 | |
| 2 | SPK 26,5 12x12,5 | 120 | 1022 | 2 | PŁYTA Z OTWOREM |
| 3 | SPK 26,5 12x12,5 | 45 | 1022 | 1 | PŁYTA CIĘTA WZŁUŻNIE |
| 4 | SPK 26,5 12x12,5 | 80 | 1022 | 1 | PŁYTA CIĘTA WZDŁUŻNIE |

| ZESTAWIENIE STALI | | | | | | | |
|---------------------------------|-------------|----------------|--------------|----------------|-------------------------|---------------|-----------------|
| POZ. | NR ELEMENTU | NAZWA ELEMENTU | DŁUGOŚĆ [mm] | CIĄGUNEK STALI | LICZBA SZTUK POZ. RAZEM | DL. RAZEM [m] | MASA RAZEM [kg] |
| 1.4.1 | 1 | HEB 260 | 10440 | S235JR | 1 1 1 | 10.44 | 970.92 |
| OGÓŁEM | | | | | | | 15.65 |
| NADDATEK NA SPOINY: 1.8% | | | | | | | 17.48 |
| NADDATEK NA NIERÓWNOŚCI: 2% | | | | | | | 19.42 |
| NADDATEK NA ELEM. DODATK.: 1.5% | | | | | | | 14.56 |
| RAZEM: | | | | | | | 1022.38 |

| ZESTAWIENIE DREWNA | | | | | | | | |
|--------------------|---------|-------|--------|--------|--------|--------------|------|--------|
| Lp. | ELEMENT | KLASA | B [mm] | H [mm] | L [mm] | IŁOŚĆ [SZT.] | xPOZ | V [m3] |
| 1 | B1 | C24 | 80 | 260 | 11540 | 33 | 1 | 7.921 |
| 2 | B1.1 | C24 | 80 | 260 | 10160 | 1 | 1 | 0.211 |
| 3 | B1.2 | C24 | 80 | 260 | 7340 | 1 | 1 | 0.153 |
| 4 | B1.3 | C24 | 80 | 260 | 4520 | 1 | 1 | 0.094 |
| 5 | B1.4 | C24 | 80 | 260 | 1700 | 1 | 1 | 0.035 |
| 6 | B1.5 | C24 | 80 | 260 | 1460 | 1 | 1 | 0.030 |
| 7 | B1.6 | C24 | 80 | 260 | 4280 | 1 | 1 | 0.089 |
| 8 | B1.7 | C24 | 80 | 260 | 7100 | 1 | 1 | 0.148 |
| 9 | B1.8 | C24 | 80 | 260 | 9920 | 1 | 1 | 0.206 |
| 10 | B1.9 | C24 | 80 | 260 | 10960 | 1 | 1 | 0.228 |
| 11 | B1.10 | C24 | 80 | 260 | 8410 | 1 | 1 | 0.175 |
| 12 | B1.11 | C24 | 80 | 260 | 5590 | 1 | 1 | 0.116 |
| 13 | B1.12 | C24 | 80 | 260 | 4830 | 1 | 1 | 0.100 |
| 14 | B1.13 | C24 | 80 | 260 | 1910 | 1 | 1 | 0.040 |
| 15 | B1.14 | C24 | 80 | 260 | 2000 | 1 | 1 | 0.042 |
| 16 | B1.15 | C24 | 80 | 260 | 4820 | 1 | 1 | 0.100 |
| 17 | B1.16 | C24 | 80 | 260 | 7640 | 1 | 1 | 0.159 |
| 18 | B1.17 | C24 | 80 | 260 | 10460 | 1 | 1 | 0.218 |
| 19 | B2 | C24 | 80 | 260 | 458 | 14 | 1 | 0.133 |
| 20 | B3 | C24 | 80 | 260 | 630 | 12 | 1 | 0.157 |
| 21 | B4 | C24 | 80 | 260 | 792 | 16 | 1 | 0.264 |
| 22 | B5 | C24 | 80 | 260 | 11810 | 4 | 1 | 0.983 |
| 23 | Os1 | C24 | 80 | 260 | 1790 | 1 | 1 | 0.037 |
| 24 | Os2 | C24 | 80 | 260 | 4570 | 1 | 1 | 0.095 |
| 25 | Os3 | C24 | 80 | 260 | 5520 | 1 | 1 | 0.115 |
| 26 | Os4 | C24 | 80 | 260 | 12120 | 1 | 1 | 0.252 |
| 27 | Os5 | C24 | 80 | 260 | 4350 | 1 | 1 | 0.090 |
| 28 | Os6 | C24 | 80 | 260 | 14730 | 2 | 1 | 0.613 |
| 29 | Os7 | C24 | 80 | 260 | 8080 | 2 | 1 | 0.336 |
| 30 | Os8 | C24 | 80 | 260 | 1770 | 1 | 1 | 0.037 |
| 31 | Os9 | C24 | 80 | 260 | 22190 | 1 | 1 | 0.462 |
| 32 | Os10 | C24 | 80 | 260 | 4370 | 1 | 1 | 0.091 |
| 35 | W1 | C24 | 80 | 260 | 675 | 14 | 1 | 0.197 |
| 36 | W2 | C24 | 80 | 260 | 280 | 1 | 1 | 0.006 |
| 37 | W3 | C24 | 80 | 260 | 470 | 1 | 1 | 0.010 |
| 38 | W4 | C24 | 80 | 260 | 240 | 1 | 1 | 0.005 |
| RAZEM | | | | | | | | 13.948 |

- UWAGI
- POZIOM $\pm 0,00$ ZGODNIE Z PROJ. BRANŻY ARCHYTEKTONICZNEJ.
 - WĄTLIWOŚCI KONSULTOWAĆ Z PROJEKTANTEM.
 - PROJEKT ROZPATRYWAĆ RAZEM Z PROJEKTAMI BRANŻOWYMI.
 - PŁYTY MONOLITYCZNE WG RYS. SZCZEGÓŁOWYCH POSZCZEGÓLNYCH POZIŁYCH.
 - SZEROKOŚĆ OPARCIA PŁYT PREFABRYKOWANYCH MIN. 80 mm (ZGODNIE Z WYTYCZNYMI PRODUCENTA WYBRANEGO SYSTEMU STROPOWEGO).
 - SPOINY STROPU PRZEFABRYKOWANEGO UZUPEŁNIC BETONEM C25/30. W SPOINACH UMIEŚCIĆ ZBRÓJENIE 2x10. ZBRÓJENIE WYKONAĆ JAKO CIĄGŁE I ZAKOTWIĆ W WIENCIE ZGODNIE Z RYSUNKIEM WIENCÓW.
 - ZEBRO STALOWE WYKONAĆ JAKO WZMOCNIENIE STROPU POD MUROWANĄ ŚCIANĄ POMIESZCZĄCĄ TECHNICZNĄ. ZEBRO OPARĆ NA WIENCIE W-1. DO ZEBRA W STREPIE PODPOROWEJ PRZYSPIAĆ WĄSY Z PRĘTA $\Phi 12$ I ŁĄCZYĆ JE SPOINĄ PACHWINOWĄ DŁUGOŚCI 10x ZE ZBRÓJENIEM WIENCÓW.
 - W ELEMENTACH ŻELBETOWYCH WYKONAĆ OTWORY, PRZEPUSTY, INSTALACJĘ SANITARNĄ. OTWORY DLA RUR WODOCIĄGOWYCH, KANALIZACYJNYCH, C.O. DOPUSZCZA SIĘ WYKONAĆ WIERTNICĄ PO WYKONANIU STROPU.
 - ELEMENTY DREWNIANE ZABEZPIECZYĆ PRZED SZKODLIWYM DZIAŁANIEM OGNI, GRZYBÓW DOMOWYCH, GRZYBÓW PLEŚNIOWYCH ORAZ SZKODNIKÓW TECHNICZNYCH DREWNA (NP. IMPREGNACJĄ PREPARATEM F0BOS M-4).
 - POŁĄCZENIA EL. STROPU BELKOWEGO ZGODNIE Z RYS. DETALI K-36.

| | | | |
|---|---|---|---|
| – | – | – | – |
| – | – | – | – |
| – | – | – | – |

| REWIZJA | DATA | ZAKRES ZMIAN | MODYFIKOWAŁ |
|---------|------|--------------|-------------|
|---------|------|--------------|-------------|

| ŚREDNICE GIĘCIA PRĘTÓW | | | |
|------------------------|------------|--|--|
| Haki, szpilki, bęgi | | | |
| | | | |
| Odława > 10cm i > 7x | Dein = 10x | | |
| Odława > 5cm i > 3x | Dein = 15x | | |
| Odława < 5cm i < 3x | Dein = 20x | | |

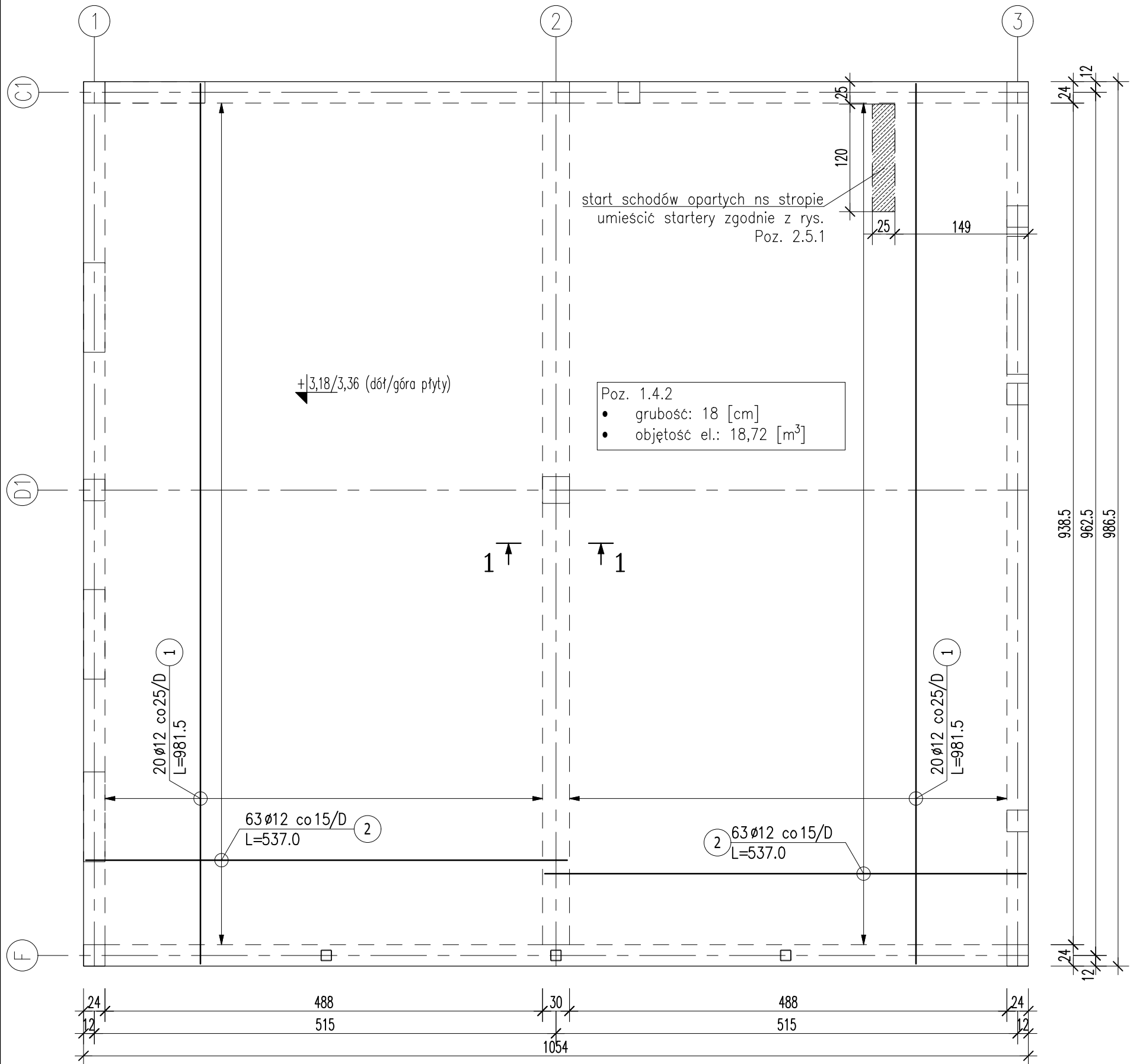
| DANE MATERIAŁOWE | |
|--|--------------------------|
| KLASA BETONU: C25/30 | KLASA CIĄGŁOŚCI STALI: B |
| PARAMETRY STALI I BETONU: f _{yk} =500,00 MPa, f _{ck} =25,0 MPa | |
| OTULINA: dolna=30 mm, boczna=30 mm, górna=30 mm | |
| KLASA ENERGOZUŁY: XC1 | |

| | |
|--------------------------------|--|
| BIURO ARCH. WYKONAJĄCE: | GRUPA Y&A ARCHITECTO SP. Z O.O. SP. J. |
| UL. LEŚNA 1/2, 00-500 KWIŹDZYN | |
| WWW.GRUPAY&A.PL | |
| TEL. +48 75 943 735 | |
| MAIL: biuro@grupay&a.pl | |

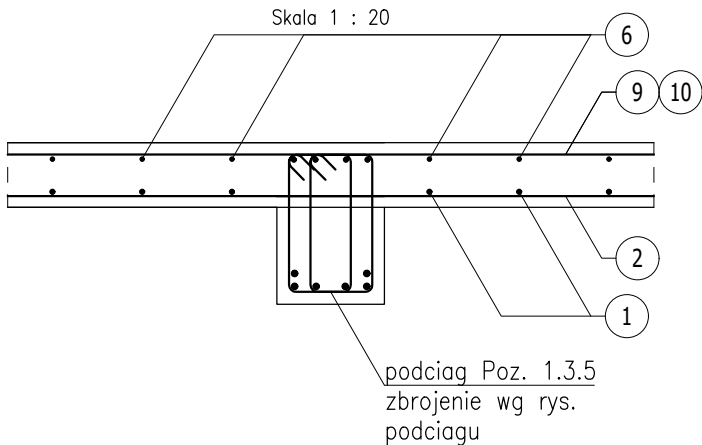
| | |
|-----------|--|
| INWESTOR: | BUDOWA SIEDZIBY NADLEŚNICZWA KWIŹDZYN BUDYNEK "A" – BUDYNEK BIUROWY |
| ADRES: | KWIŹDZYN, UL. LEŚNA, DZ. NR 24/1, OBRĘB 0018, JEJ.Ń. EWID. 220701_1 KWIŹDZYN |
| INWESTOR: | NADLEŚNICZWO KWIŹDZYN UL. BRATEKSTWA NARODÓW 67, 82-500 KWIŹDZYN |

| RZUT STROPU NAD PARTEREM | | | |
|--------------------------|-------------------------------|------------|------------------|
| PROJEKTOWAŁ: | mgr inż. Sebastian Szakiel | NR UPN: | POM/0221/POOK/07 |
| OPRACOWAŁ: | mgr inż. Karol Gabrys | NR UPN: | – |
| SPRAWDZIŁ: | mgr inż. Krzysztof Sokolowski | NR UPN: | WAW/0086/PBK/19 |
| DATA OPRAC. | 09.2024 | PRZECIENIA | 1:100 |
| PRZECIENIA | AT | NR ROK | – |
| NR RYS. | K-21 | | |

Zbrojenie płyty dołem



Przekrój 1-1

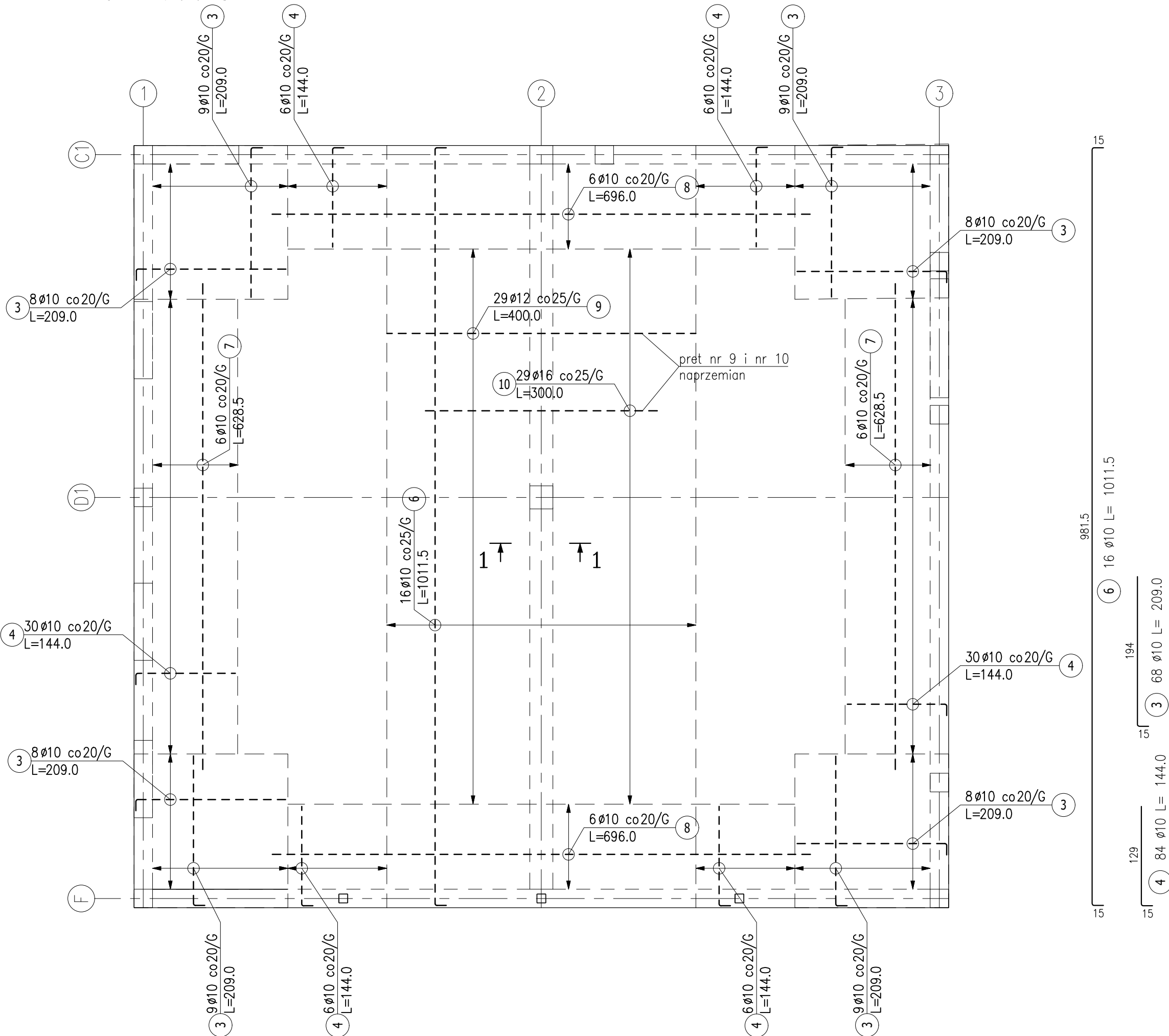


ZESTAWIENIE STALI ZBROJENIOWEJ

| POZ. | NR PRĘTA | ø [mm] | DŁUGOŚĆ [m] | ILOŚĆ | | | DŁ. ŁĄCZNA [m] | | |
|-----------------------------|-------------|-----------|----------------|--------|--------|-------|----------------|---------|--------|
| | | | | PRĘTÓW | x POZ. | RAZEM | C | | |
| | | | | | | | ø10 | ø12 | ø16 |
| Poz. 1.4.2 – Płyta – 1 szt. | | | | | | | | | |
| 1.4.2 | 1 | 12 | 9,815 | 40 | 1 | 40 | | 392,60 | |
| | 2 | 12 | 5,370 | 126 | 1 | 126 | | 676,62 | |
| | 3 | 10 | 2,090 | 60 | 1 | 60 | 125,40 | | |
| | 4 | 10 | 1,440 | 84 | 1 | 84 | 120,96 | | |
| | 5 | 10 | 2,090 | 8 | 1 | 8 | 16,72 | | |
| | 6 | 10 | 10,115 | 16 | 1 | 16 | 161,84 | | |
| | 7 | 10 | 6,285 | 12 | 1 | 12 | 75,42 | | |
| | 8 | 10 | 6,960 | 12 | 1 | 12 | 83,52 | | |
| | 9 | 12 | 4,000 | 29 | 1 | 29 | | 116,00 | |
| | 10 | 16 | 3,000 | 29 | 1 | 29 | | | 87,00 |
| DŁUGOŚĆ RAZEM [m] | | | | | | | 583,86 | 1185,22 | 87,00 |
| MASA JEDNOSTKOWA [kg/m] | | | | | | | 0,617 | 0,888 | 1,578 |
| MASA [kg] | | | | | | | 360,24 | 1052,48 | 137,29 |
| MASA CAŁKOWITA [kg] | | | | | | | 1550 | | |

- 1) Opis kształtu pręta: PN-EN ISO 3766 (gabarytowo)
2) Opis długości haka: gabarytowo
3) Długość pręta L: suma wymiarów gabarytowych

Zbrojenie płyty górą



UWAGI

- POZIOM ±0,00 ZGODNIE Z PROJ. BRANŻY ARCHITEKTONICZNEJ.
- WĄTPLIWOŚCI KONSULTOWAĆ Z PROJEKTANTEM.
- BELKI PODPIERAJĄCE PŁYTY WYLEWAĆ RAZEM Z PŁYTAMI.
- RYСУNEK PŁYTY ROZPATRYWAĆ RAZEM Z RYSUNKAMI BELEK PODPIERAJĄCYCH.
- W STROPIE WYKONAĆ PRZEPUSTY INSTALACYJNE ZGODNIE Z RYSUNKIEM OGÓLNYM STROPU NAD PARTEREM.

ŚREDNICE GIECIA PRĘTÓW

Pręty odgięte

Haki, szpilki, bigle

DANE MATERIAŁOWE

KLASA BETONU: C25/30

KLASA CIĄGŁOŚCI STALI: B

PARAMETRY STALI I BETONU: f_{yk}=500,00 MPa, f_{ck}=25,0 MPa

OTULINA: dolna=25 mm, boczna=25 mm, górna=25 mm

KLASA EKSPLOZyjCJ: XC1

| | | | |
|---------|------|--------------|-------------|
| - | - | - | - |
| - | - | - | - |
| - | - | - | - |
| REWIZJA | DATA | ZAKRES ZMIAN | MODYFIKOWAŁ |

JEDYNOSTKA WYKONUJĄCA:

GRUPA YANG ARCHITEKCI SP. Z O.O. SP. K.

UL. DEBOWA 1/2, 82-500 KWIDZYN

www.grupayang.pl; e-mail: pracownia@grupayang.pl

mobile: +48 735 963 730

PRACOWNIA AUTORSKA ZASTRZEŻONE. PRZEDMIOTOWY PROJEKT JEST CHRONIONY PRZEWAGĄ AUTORSKĄ ZGODNIE Z ART. 1, 8, 16, 17, 78, 79 USTAWY Z DNIA 04 LUTEGO 1994 O PRAWIE AUTORSKIM I PRAWACH PODROBNIOWYCH (DZ.U. z 2022.1294)

INWESTYCJA:

BUDOWA SIEDZIBY NADLEŚNICZWA KWIDZYN

BUDYNEK "A" - BUDYNEK BIUROWY

ADRES:

KWIDZYN, UL. LEŚNA, DZ. NR 24/1,

OBREB 0018, JEDN. EWID. 220701_1 KWIDZYN

INWESTOR:

NADLEŚNICZWO KWIDZYN

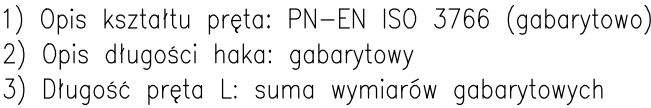
UL. BRATERTWA NARODÓW 67, 82-500 KWIDZYN


TYTUŁ RYS.:

POZYCJA 1.4.2

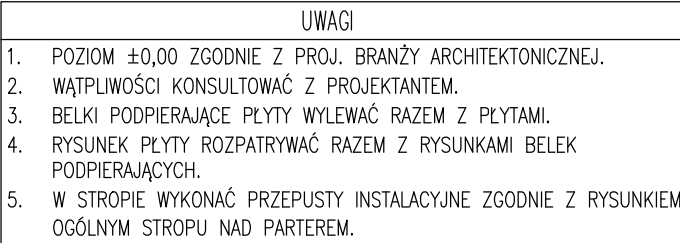
| | | |
|-------------------------------|------------------|-------------|
| PROJEKTANT: | NR UPR. | PODPIS: |
| mgr inż. Sebastian Szakiel | POM/0221/POK/07 | |
| OPRACOWAŁ: | NR UPR. | PODPIS: |
| mgr inż. Karol Gabrys | - | |
| SPRAWDZIŁ: | NR UPR. | PODPIS: |
| mgr inż. Krzysztof Sokolowski | WAM/0086/PBkb/19 | |
| DATA OPRAC: | STADIUM: | BRANŻA: |
| 09.2024 | PW | KONSTRUKCJA |
| SKALA: | FORMAT: | NR RYS.: |
| 1:50, 1:20 | A2 | - |
| K-22 | | |

Skala 1 : 25



| | | | |
|--|----------|--|------------------|
| — | — | — | — |
| — | — | — | — |
| — | — | — | — |
| — | — | — | — |
| REWIZJA | DATA | ZAKRES ZMIAN | MODYFIKOWAŁ |
| JEDNOSTKA WYKONUJĄCA: | | | |
|  | | GRUPA YANG ARCHITEKCI SP. Z O.O. SP. K. UL. KWIŹNY 1/2, 82-500 KWIŹNY www.grupayang.pl; e-mail: pracownia@grupayang.pl telefon: +48 735 963 730 | |
| FIRMA AUTORSKA ZASTRZEŻENIE: PRZETWÓRZENY PROJEKT JEST CHRONIONY PRAWEM AUTORSKIM ZGODNIE Z ART. 1, 8, 16, 17, 78, 79 USTAWY Z DNIA 24 KWIĘCIA 1994 O PRAWIE AUTORSKIM I PRAWACH POWIĄZANYCH (DZIŚNIARZ W 24 z dn. 23.02.1994) | | | |
| INWESTYCJA: | | | |
| BUDOWA SIEDZIBY NADLEŚNICTWA KWIŹNYN BUDYNK "A" – BUDYNEK BIUROWY | | | |
| ADRES: | | | |
| KWIŹNYN, UL. LEŚNA, DZ. NR 24/1, OBRĘB 0018, JEDN. EWID. 220701_1 KWIŹNYN | | | |
| INWESTOR: | | | |
| NADLEŚNICTWO KWIŹNYN UL. BRATERTWA NARODÓW 67, 82-500 KWIŹNYN | | | |
| TYTUŁ RYS: | | | |
| POZYCJA 1.4.3, 1.4.4, 2.4.2 | | | |
| PROJEKTANT: mgr inż. Sebastian Szakiel | | NR UPZ: POM/0221/P00K/07 | PODPIS: |
| OPRACOWAŁ: mgr inż. Karol Gabrys | | NR UPR: | PODPIS: |
| SPRAWDZIŁ: mgr inż. Krzysztof Sokółowski | | NR UPR: WAM/0086/PBKb/19 | PODPIS: |
| DATA OPRAC: | STADIUM: | BRANŻA: | SKALA: |
| 09.2024 | PW | KONSTRUKCJA | 1:25 |
| | | FORMAT: | NR REW. |
| | | A2 | — |
| | | | NR RYS.: K-23 |

Skala 1 : 50



| ŚREDNICE GIECIA PRĘTÓW | | | |
|------------------------|----------------------|----------|-----------|
| Pręty odgięte | Haki, szpilki, bigle | | |
| | | | |
| Otulina > 10cm i > 7Ø | Dmin = 10Ø | | |
| Otulina > 5cm i > 3Ø | Dmin = 15Ø | Ø < 20mm | Dmin = 4Ø |
| Otulina ≤ 5cm i ≤ 3Ø | Dmin = 20Ø | Ø ≥ 20mm | Dmin = 7Ø |

| DANE MATERIAŁOWE | |
|--|----------------------------|
| KLASA BETONU: C25/30 | KLASA CIĄGLIWOŚCI STALI: B |
| PARAMETRY STALI I BETONU: $f_{yk}=500,00$ MPa, $f_{ck}=25,0$ MPa | |
| OTULINA: dolna=25 mm, boczna=25 mm, górna=25 mm | |
| KLASA EKSPOZYCJI: XC1 | |

| | | | |
|---------|------|--------------|-------------|
| - | - | - | - |
| - | - | - | - |
| - | - | - | - |
| REWIZJA | DATA | ZAKRES ZMIAN | MODYFIKOWAŁ |

WYKONAJĄCA:



GRUPAYANG ARCHITEKCI

UL. DĘBOWA 1/2; 82-500 KWIDZYN
www.grupayang.pl; e-mail: pracownia@grupayang.pl
mobile: +48 735 963 730

PRAWA AUTORSKIE ZASTRZEŻONE. PRZEDMOTOWY PROJEKT JEST CHRONIONY PRAWEM AUTORSKIM ZGODNIE Z ART. 1, 8, 16, 17, 78, 79 USTAWY Z DNIA 04 LUTEGO 1994 O PRAWIE AUTORSKIM I PRAWACH POZOSTALYCH (Dz.U.RP Nr 24 z dn. 23.02.1994)

INWESTYCJA:

BUDOWA SIEDZIBY NADLEŚNICTWA KWIDZYN
BUDYNEK "A" – BUDYNEK BIUROWY

ADRES:

KWIDZYN, UL. LEŚNA, DZ. NR 24/1,
OBRĘB 0018, JEDN. EWID. 220701_1 KWIDZYN

INWESTOR:

NADLEŚNICTWO KWIDZYN
UL. BRATERSTWA NARODÓW 67, 82-500 KWIDZYN

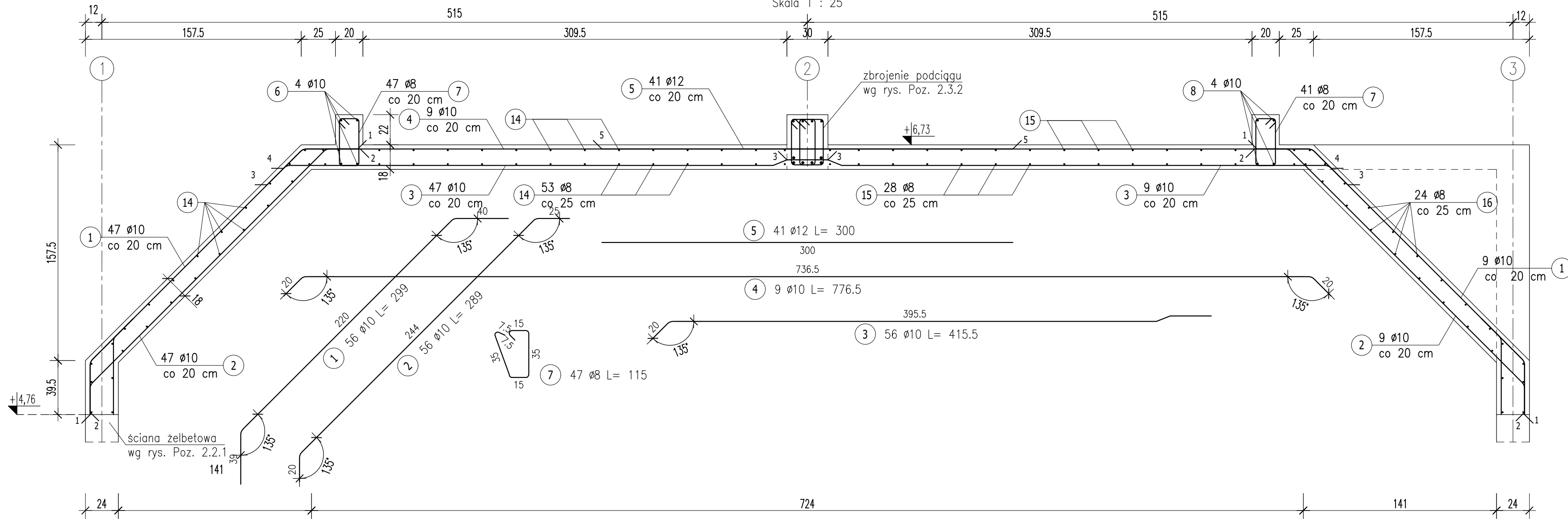
TYTUŁ RYS.:

RZUT STROPU NAD PODDASZEM

| | | |
|---|-----------------------------|-------------|
| PROJEKTANT: mgr inż. Sebastian Szakiel | NR UPR. POM/0221/P00K/07 | PODPIS: |
| OPRACOWAŁ: mgr inż. Karol Gabrys | NR UPR. – | PODPIS: |
| SPRAWDZIŁ: mgr inż. Krzysztof Sokołowski | NR UPR. WAM/0086/PBkb/19 | PODPIS: |
| DATA OPRAC.: | STADIUM: | BRANŻA: |
| 09.2024 | PW | KONSTRUKCJA |
| SKALA: | FORMAT: | NR RYW. |
| 1:50 | A3 | – |
| NR RYS.: | | |
| K-24 | | |

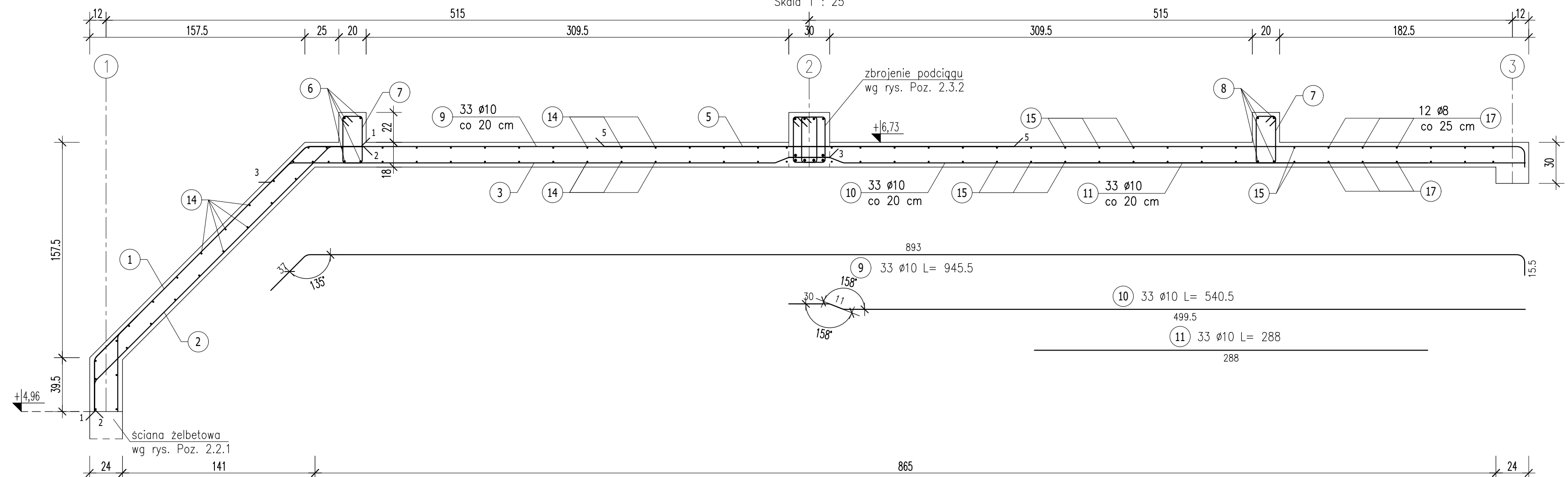
Przekrój 1-1

Skala 1 : 25



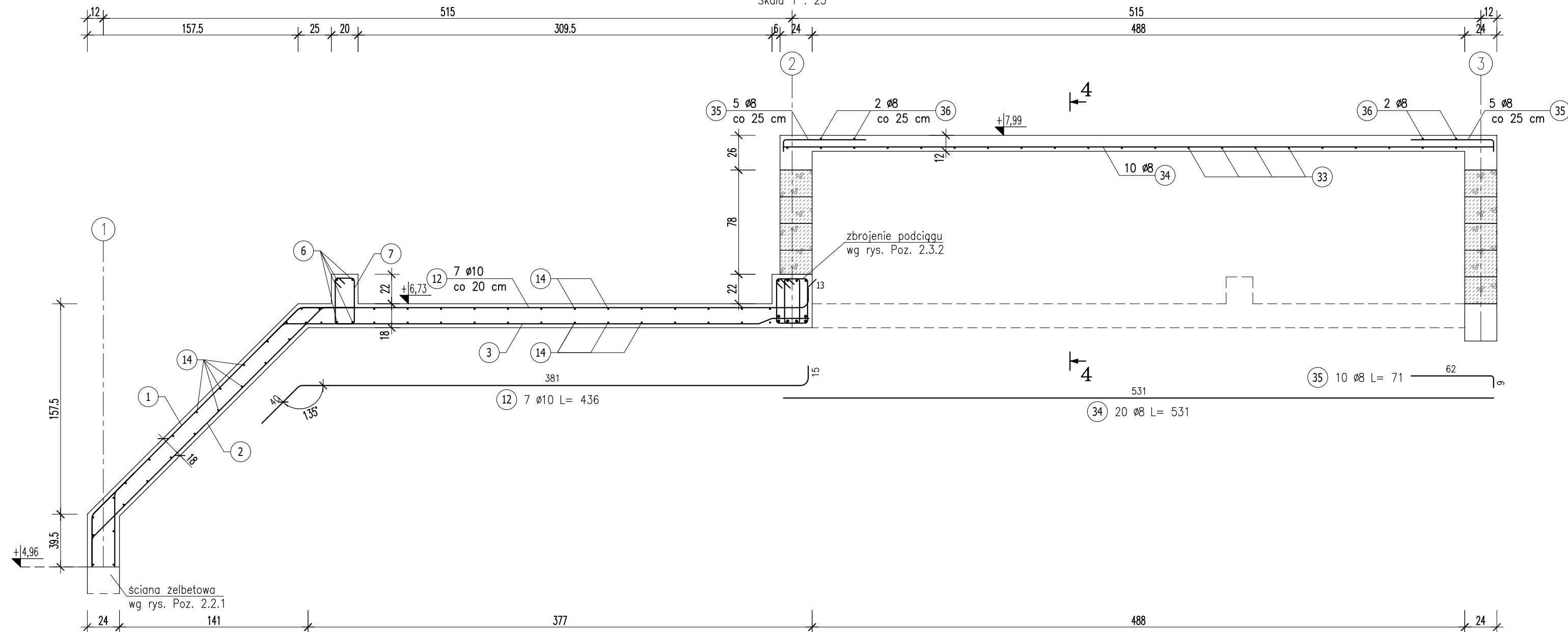
Przekrój 2-2

Skala 1 : 25



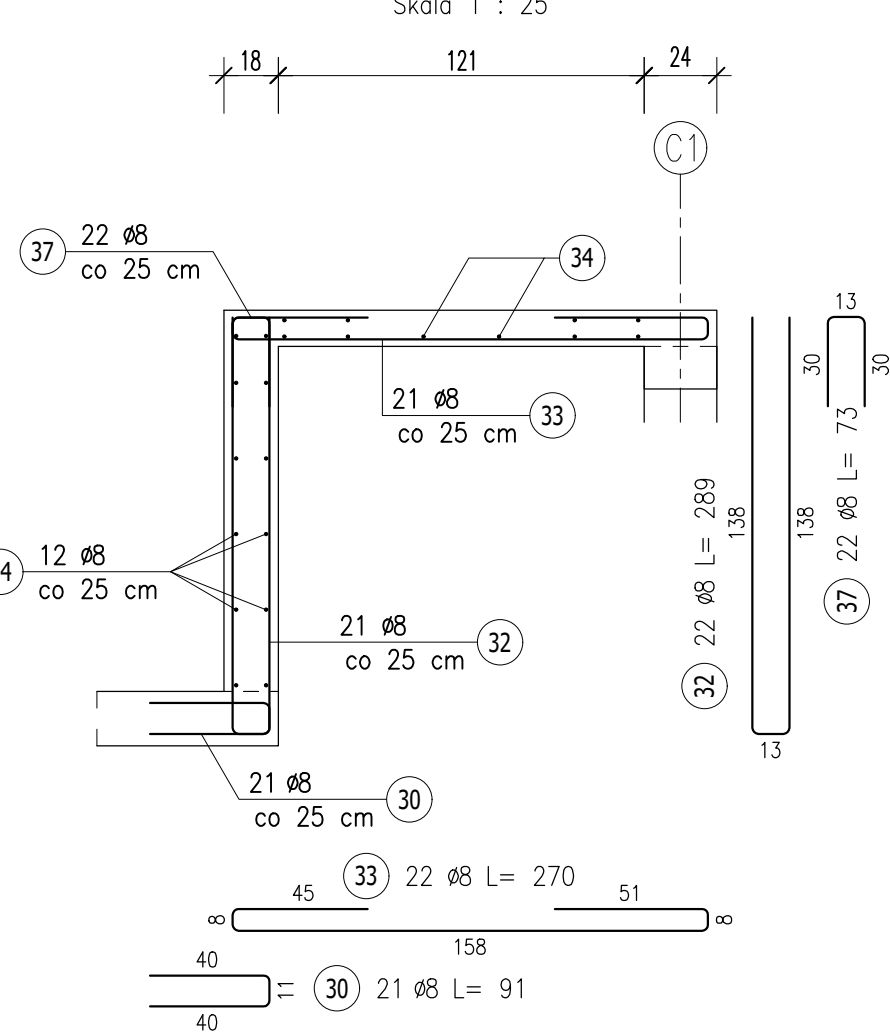
Przekrój 3-3

Skala 1 : 25



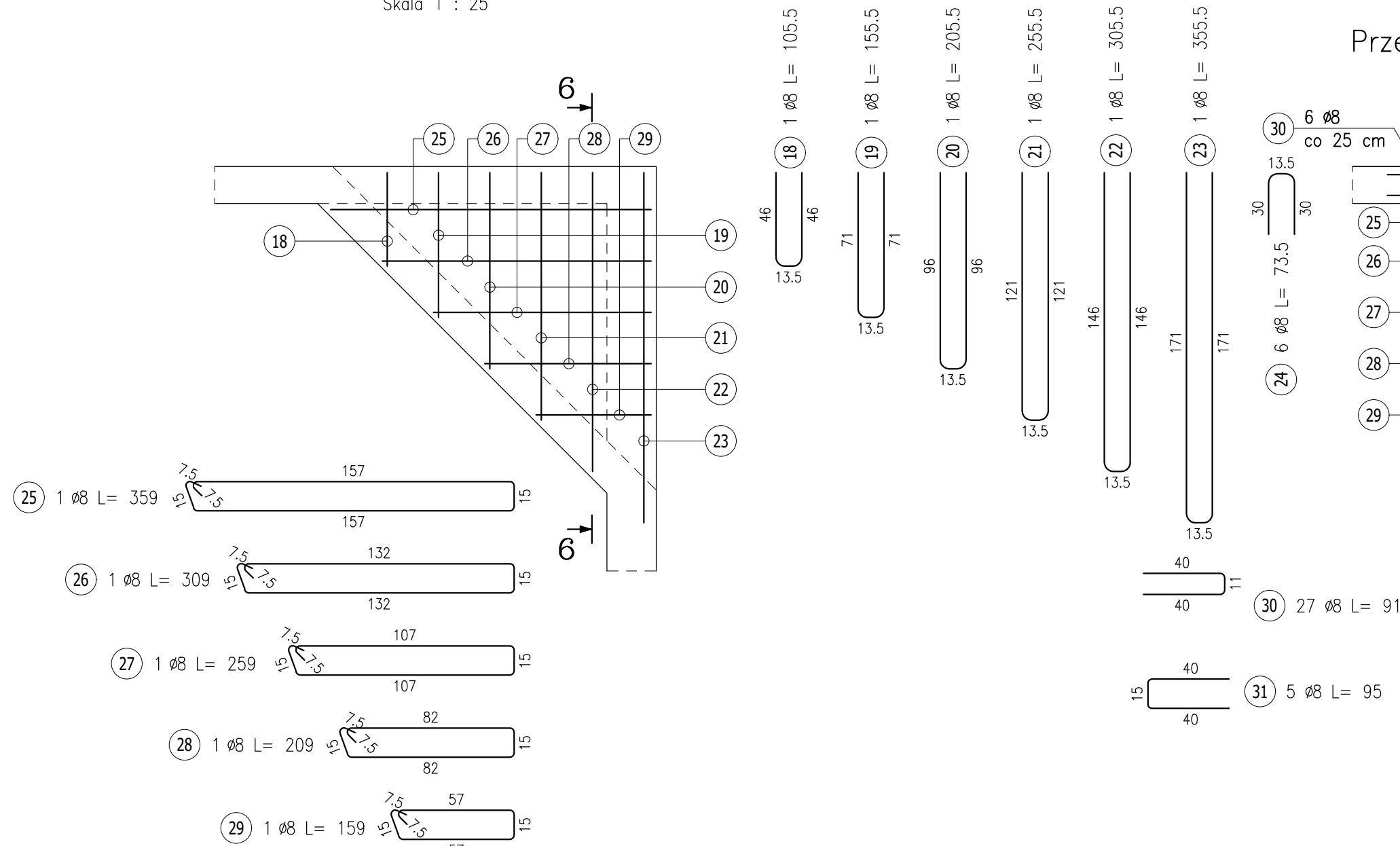
Przekrój 4-4

Skala 1 : 25

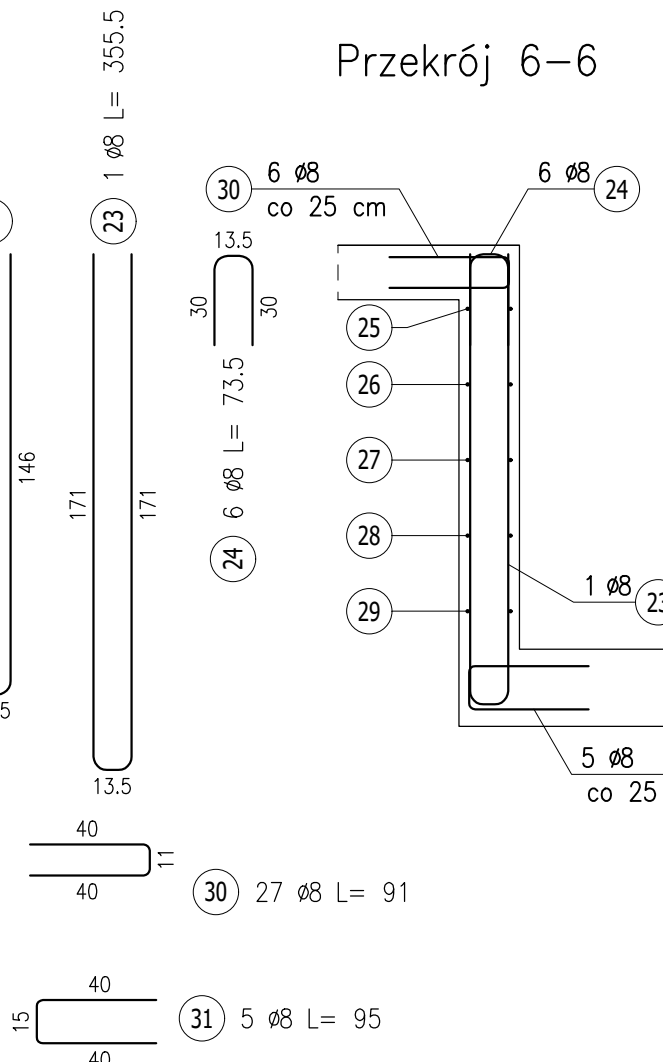


Przekrój 5-5

Skala 1 : 25



Przekrój 6-6



ZESTAWIENIE STALI ZBROJENIOWEJ

| POZ. | NR PRĘTA | ø [mm] | DŁUGOŚĆ [m] | ILOŚĆ | | | DŁ. ŁĄCZNA [m] | | |
|-----------------------------|----------|--------|-------------|--------|--------|-------|----------------|--------|--------|
| | | | | PRĘTÓW | x POZ. | RAZEM | B | | |
| | | | | | | | ø8 | ø10 | ø12 |
| Poz. 2.4.1 – Płyta – 1 szt. | | | | | | | | | |
| 2.4.1 | 1 | 10 | 2,990 | 56 | 1 | 56 | | 167,44 | |
| | 2 | 10 | 2,890 | 56 | 1 | 56 | | 161,84 | |
| | 3 | 10 | 4,155 | 56 | 1 | 56 | | 232,68 | |
| | 4 | 10 | 7,765 | 9 | 1 | 9 | | 69,89 | |
| | 5 | 12 | 3,000 | 41 | 1 | 41 | | | 123,00 |
| | 6 | 10 | 9,810 | 4 | 1 | 4 | | 39,24 | |
| | 7 | 8 | 1,150 | 47 | 1 | 47 | 54,05 | | |
| | 7 | 8 | 1,150 | 41 | 1 | 41 | 47,15 | | |
| | 8 | 10 | 8,360 | 4 | 1 | 4 | | 33,44 | |
| | 9 | 10 | 9,455 | 33 | 1 | 33 | | 312,02 | |
| | 10 | 10 | 5,405 | 33 | 1 | 33 | | 178,37 | |
| | 11 | 10 | 2,880 | 33 | 1 | 33 | | 95,04 | |
| | 12 | 10 | 4,360 | 7 | 1 | 7 | | 30,52 | |
| | 14 | 8 | 9,810 | 53 | 1 | 53 | 519,93 | | |
| | 15 | 8 | 8,360 | 28 | 1 | 28 | 234,08 | | |
| | 16 | 8 | 1,790 | 24 | 1 | 24 | 42,96 | | |
| | 17 | 8 | 6,720 | 12 | 1 | 12 | 80,64 | | |
| | 18 | 8 | 1,055 | 1 | 1 | 1 | 1,06 | | |
| | 19 | 8 | 1,555 | 1 | 1 | 1 | 1,56 | | |
| | 20 | 8 | 2,055 | 1 | 1 | 1 | 2,06 | | |
| | 21 | 8 | 2,555 | 1 | 1 | 1 | 2,56 | | |
| | 22 | 8 | 3,055 | 1 | 1 | 1 | 3,06 | | |
| | 23 | 8 | 3,555 | 1 | 1 | 1 | 3,56 | | |
| | 24 | 8 | 0,735 | 6 | 1 | 6 | 4,41 | | |
| | 25 | 8 | 3,590 | 1 | 1 | 1 | 3,59 | | |
| | 26 | 8 | 3,090 | 1 | 1 | 1 | 3,09 | | |
| | 27 | 8 | 2,590 | 1 | 1 | 1 | 2,59 | | |
| | 28 | 8 | 2,090 | 1 | 1 | 1 | 2,09 | | |
| | 29 | 8 | 1,590 | 1 | 1 | 1 | 1,59 | | |
| | 30 | 8 | 0,910 | 27 | 1 | 27 | 24,57 | | |
| | 31 | 8 | 0,950 | 5 | 1 | 5 | 4,75 | | |
| | 32 | 8 | 2,890 | 21 | 1 | 21 | 60,69 | | |
| | 33 | 8 | 2,700 | 21 | 1 | 21 | 56,70 | | |
| | 34 | 8 | 5,310 | 22 | 1 | 22 | 116,82 | | |
| | 35 | 8 | 0,710 | 10 | 1 | 10 | 7,10 | | |
| | 36 | 8 | 1,420 | 4 | 1 | 4 | 5,68 | | |
| | 37 | 8 | 0,730 | 22 | 1 | 22 | 16,06 | | |

- Opis kształtu pręta: PN-EN ISO 3766 (gabarytowy)
- Opis długości haka: gabarytowy
- Długość pręta L: suma wymiarów gabarytowych

UWAGI

- POZIOM $\pm 0,00$ ZGODNIE Z PROJ. BRANŻY ARCHITEKTONICZNEJ.
- WĄTPLIWOSCI KONSULTOWAĆ Z PROJEKTANTEM.
- BEŁKI PODPIERAJĄCE PŁYTY WYLEWAĆ RAZEM Z PŁYTAMI.
- RYŚUNEK PŁYTY ROZPATRYWAĆ RAZEM Z RYSUNKAMI BEŁEK PODPIERAJĄCYCH.
- W STROPIE WYKONAĆ PRZEPUSTY INSTALACYJNE ZGODNIE Z RYSUNKIEM OGÓLNYM STROPU NAD PARTEREM.

ŚREDNICE GIECIA PRĘTÓW

| Pręty odgięte | Wzrost, bęgi |
|-----------------------|---------------|
| | |
| Długość > 10cm i > 7φ | Długość = 10φ |
| Długość > 5cm i > 3φ | Długość = 15φ |
| Długość < 5cm i < 3φ | Długość = 20φ |

DANE MATERIAŁOWE

| | | | |
|---|--|------------------------|-------------|
| KLASA BETONU: | C25/30 | KLASA CZYŁNOŚCI STALI: | B |
| PARAMETRY STALI I BETONU: | f _{yk} =500,00 MPa, f _{ck} =25,0 MPa | | |
| OTULINA: d _{olna} =25 mm, b _{oczna} =25 mm, g _{łówna} =25 mm | | | |
| KLASA EXPLOZYW: XC1 | | | |
| - | - | - | - |
| - | - | - | - |
| - | - | - | - |
| REWIZJA | DATA | ZAKRES ZMIAN | MODYFIKOWAŁ |

JEDNOSTKA WYKONAJĄCA: **GRUPA Y&N ARCHITEKCI**
mgr inż. Sebastian Szakiel
mgr inż. Krzysztof Sokolowski

INWESTYTOR: **BUDOWA SIEDZIBY NADLEŚNICTWA KWIDZYN BUDYNEK "A" - BUDYNEK BIUROWY**
KWIDZYN, UL. LEŚNA, DZ. NR 24/1, OBRĘB 0018, JEJEN. EWID. 220701-1 KWIDZYN

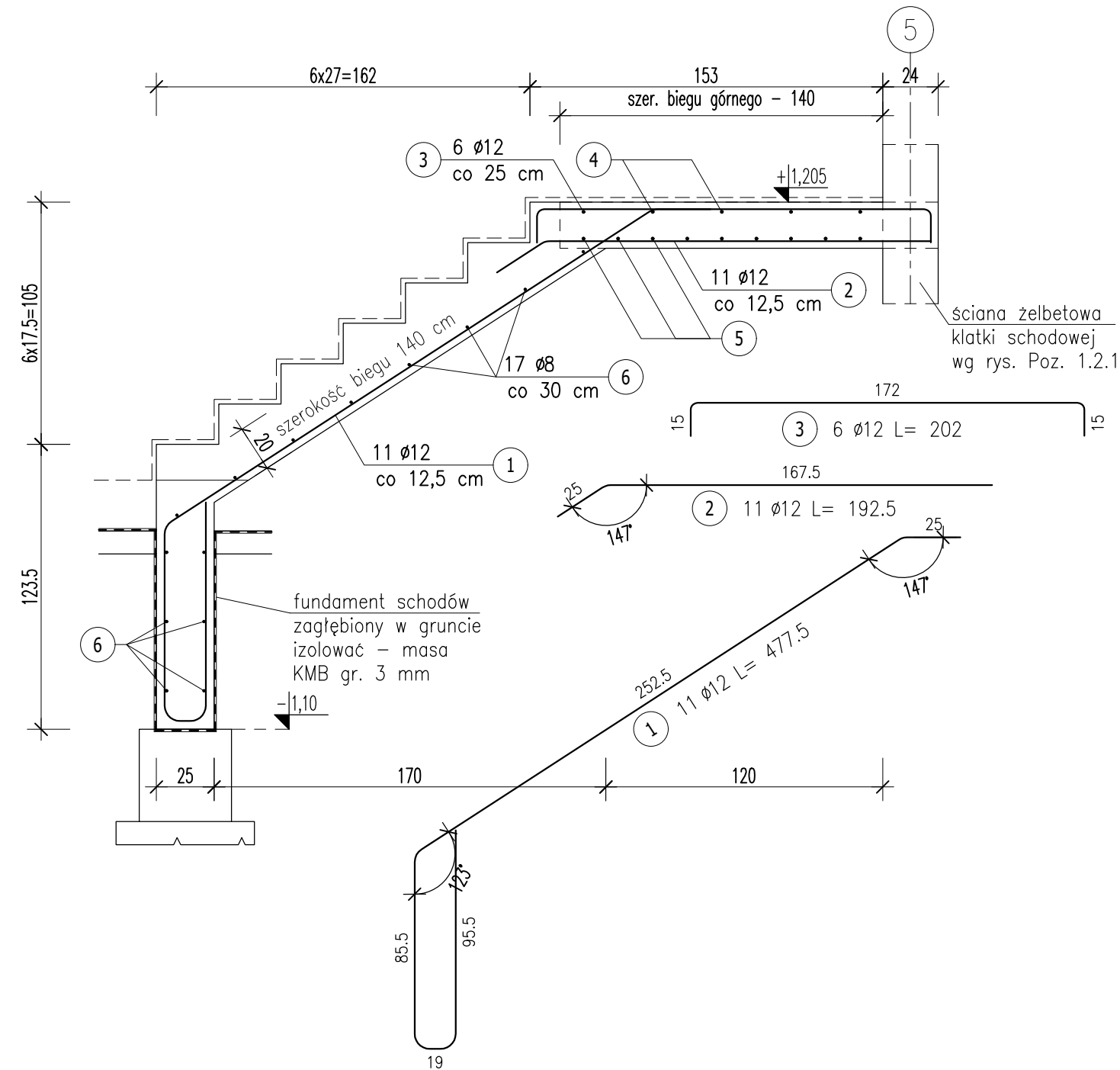
INWESTOR: **NADLEŚNICTWO KWIDZYN**
UL. BRATEKSTWA NARODÓW 67, 82-500 KWIDZYN

Tytuł rys.: **POZYCJA 2.4.1 - ZBROJENIE**

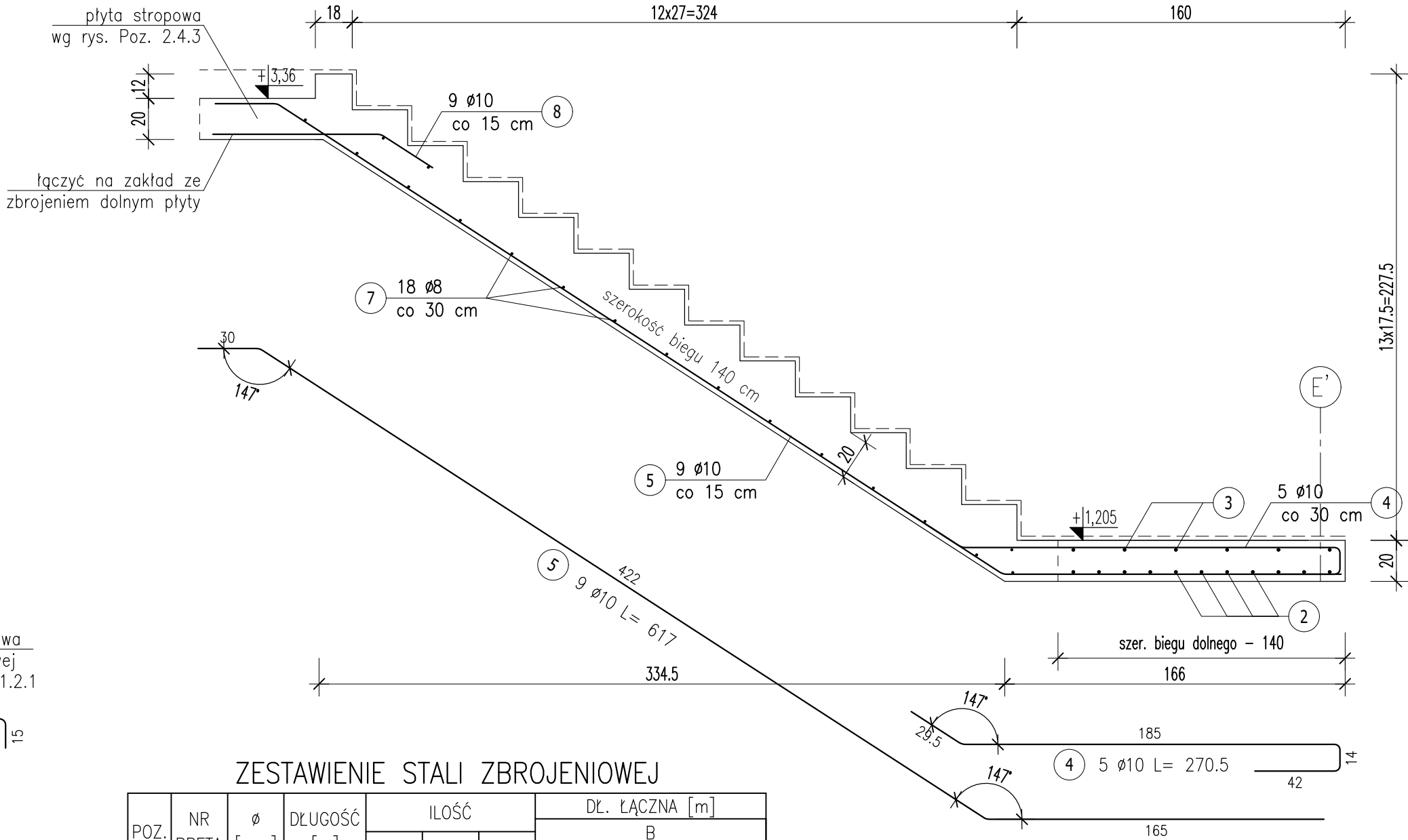
| | | | | | |
|--------------|-------------------------------|----------|------------------|---------|------|
| PROJEKTOWAŁ: | mgr inż. Sebastian Szakiel | NR LPR: | POM/0221/POOK/07 | PODPIS: | |
| OPRACOWAŁ: | mgr inż. Karol Gabryś | NR LPR: | | PODPIS: | |
| SPRAWDZIŁ: | mgr inż. Krzysztof Sokolowski | NR LPR: | MM/0086/PBOK/19 | PODPIS: | |
| DATA OPRAC: | 09.2024 | STADIUM: | KONSTRUKCJA | SKALA: | 1:25 |
| | | NR ROK: | A1 | | |
| | | NR ROK: | | | K-25 |

Poz.1.5.1 Schody (1 szt.)

Skala 1 : 25



Bieg górny



ZESTAWIENIE STALI ZBROJENIOWEJ

| POZ. | NR PRĘTA | Ø [mm] | DŁUGOŚĆ [m] | ILOŚĆ | | | DŁ. ŁĄCZNA [m] | | |
|------------------------------|-------------|-----------|----------------|--------|--------|-------|----------------|-------|-------|
| | | | | PRĘTÓW | x POZ. | RAZEM | B | | |
| | | | | | | | Ø8 | Ø10 | Ø12 |
| Poz. 1.5.1 – Schody – 1 szt. | | | | | | | | | |
| 1.5.1 | 1 | 12 | 4,775 | 11 | 1 | 11 | | | 52,53 |
| | 2 | 12 | 1,925 | 11 | 1 | 11 | | | 21,18 |
| | 3 | 12 | 2,020 | 6 | 1 | 6 | | | 12,12 |
| | 4 | 10 | 2,705 | 5 | 1 | 5 | | 13,53 | |
| | 5 | 10 | 6,170 | 9 | 1 | 9 | | 55,53 | |
| | 6 | 8 | 1,350 | 17 | 1 | 17 | 22,95 | | |
| | 7 | 8 | 1,350 | 18 | 1 | 18 | 24,30 | | |
| | 8 | 10 | 1,120 | 9 | 1 | 9 | | 10,08 | |
| DŁUGOŚĆ RAZEM [m] | | | | | | | 47,25 | 79,14 | 85,82 |
| MASA JEDNOSTKOWA [kg/m] | | | | | | | 0,395 | 0,617 | 0,888 |
| MASA [kg] | | | | | | | 18,66 | 48,83 | 76,21 |
| MASA CAŁKOWITA [kg] | | | | | | | 143,7 | | |

- Opis kształtu pręta: PN–EN ISO 3766 (gabarytowo)
- Opis długości haka: gabarytowy
- Długość pręta L: suma wymiarów gabarytowych

- UWAGI
- POZIOM ±0,00 ZGODNIE Z PROJ. BRANŻY ARCHYTEKTONICZNEJ.
 - WĄTPLIWOŚCI KONSULTOWAĆ Z PROJEKTANTEM.
 - BELKI PODPIERAJĄCE PŁYTY WYLEWAĆ RAZEM Z PŁYTAMI.
 - RYSunEK PŁYTY ROZPATRYWAĆ RAZEM Z RYSUNKAMI BELEK PODPIERAJĄCYCH.
 - W STROPIE WYKONAĆ PRZEPUSTY INSTALACYJNE ZGODNIE Z RYSUNKIEM OGÓLNYM STROPU NAD PARTEREM.

| ŚREDNICE GIECIA PRĘTÓW | | | |
|------------------------|----------------------|----------|-----------|
| Pręty odgięte | Haki, szpilki, bigle | | |
| Otulina > 10cm i > 7ø | Dmin = 10ø | ø < 20mm | Dmin = 4ø |
| Otulina > 5cm i > 3ø | Dmin = 15ø | ø ≥ 20mm | Dmin = 7ø |
| Otulina ≤ 5cm i ≤ 3ø | Dmin = 20ø | | |

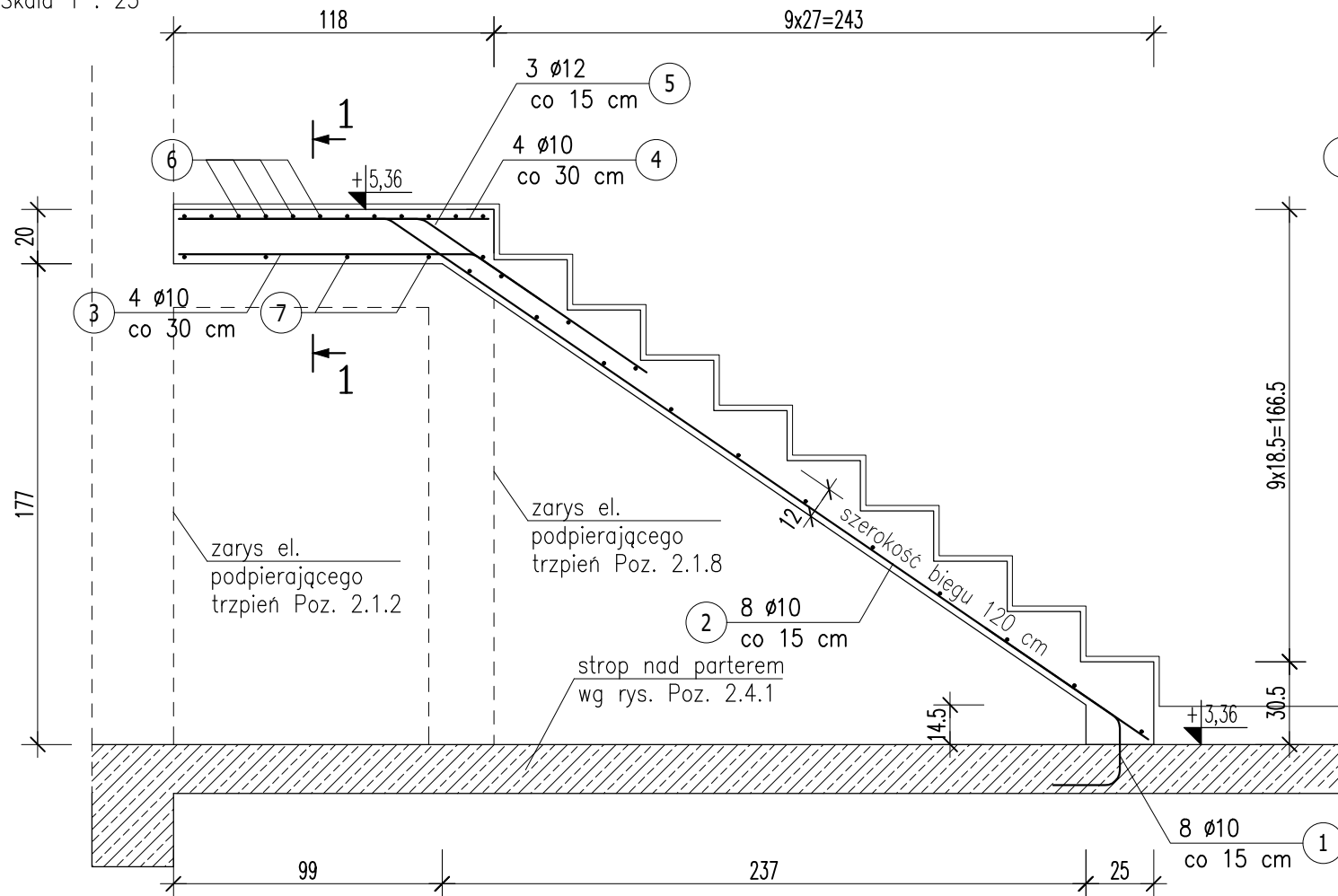
| DANE MATERIAŁOWE | | | |
|--|--------|--------------------------|---|
| KLASA BETONU: | C25/30 | KLASA CIĄGLIWOŚCI STALI: | B |
| PARAMETRY STALI I BETONU: f _{yk} =500,00 MPa, f _{ck} =25,0 MPa | | | |
| OTULINA: dolna=25 mm, boczna=25 mm, górna=25 mm | | | |
| KLASA EKSPOZYCJI: XC1 | | | |

| | | | |
|---------|------|--------------|-------------|
| - | - | - | - |
| - | - | - | - |
| - | - | - | - |
| REWIZJA | DATA | ZAKRES ZMIAN | MODYFIKOWAŁ |

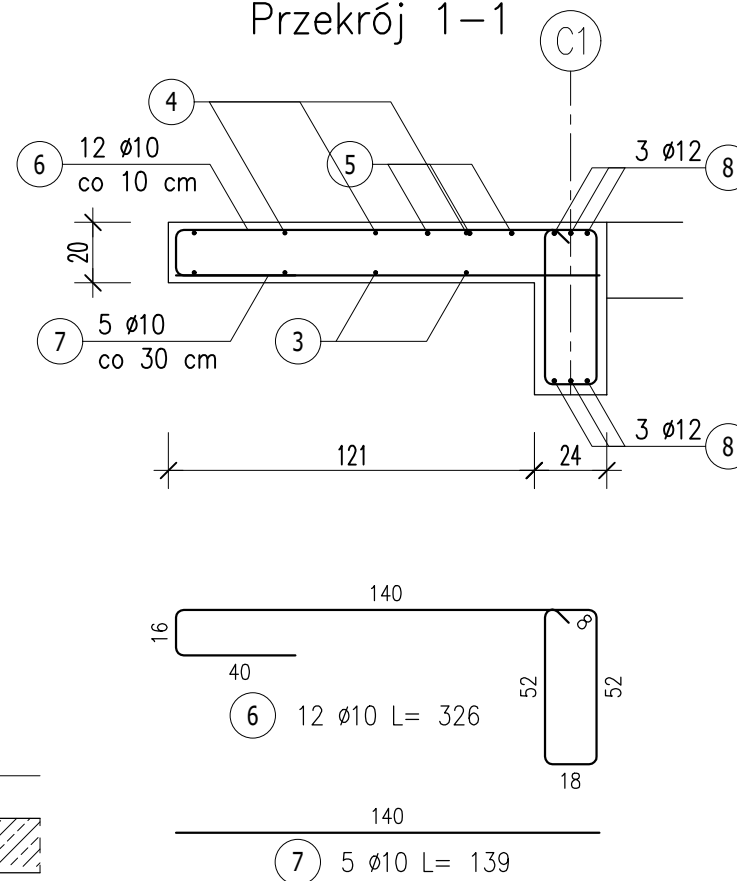
| | | | |
|---|-----------------------------|------------------------|----------------|
| JEDNOSTKA WYKONUJĄCA: | | | |
| GRUPA YANG ARCHITEKCI SP. Z O.O. SP. J. K. UL. DĘBOWA 1/2; 82-500 KWIDZYN www.grupayang.pl; e-mail: pracownia@grupayang.pl mobile: +48 735 963 730 | | | |
| PRAWA AUTORSKIE ZASTRZEŻONE. PRZEDMIOTNY PROJEKT JEST CHRONIONY PRAWEM AUTORSKIM ZGODNIE Z ART. 1, 8, 16, 17, 78, 79 USTAWY Z DNIA 04 LUTEGO 1994 O PRAWIE AUTORSKIM I PRAWACH POWIĄZANYCH (Dz.U. z dn. 24.02.2020, 23.02.1994) | | | |
| INWESTYCJA: BUDOWA SIEDZIBY NADLEŚNICTWA KWIDZYN BUDYNEK "A" – BUDYNEK BIUROWY | | | |
| ADRES: KWIDZYN, UL. LEŚNA, DZ. NR 24/1, OBRĘB 0018, JEDN. EWID. 220701_1 KWIDZYN | | | |
| INWESTOR: NADLEŚNICTWO KWIDZYN UL. BRATERSTWA NARODÓW 67, 82-500 KWIDZYN | | | |
| TYTUŁ RYS.: POZYCJA 1.5.1 | | | |
| PROJEKTANT: mgr inż. Sebastian Szakiel | NR UPR. POM/0221/P00K/07 | PODPIS: | |
| OPRACOWAŁ: mgr inż. Karol Gabrys | NR UPR. - | PODPIS: | |
| SPRAWDZIŁ: mgr inż. Krzysztof Sokółowski | NR UPR. WAM/0086/PBKb/19 | PODPIS: | |
| DATA OPRAC.: 09.2024 | STADIUM: PW | BRANŻA: KONSTRUKCJA | SKALA: 1:25 |
| FORMAT: 594x297 | NR RYS.: - | NR RYS.: K-26 | |

Poz.2.5.1 Schody (1 szt.)

Skala 1 : 25



Przekrój 1-1



UWAGI

- POZIOM $\pm 0,00$ ZGODNIE Z PROJ. BRANŻY ARCHITEKTONICZNEJ.
- WĄTPLIWOŚCI KONSULTOWAĆ Z PROJEKTANTEM.
- BELKI PODPIERAJĄCE PŁYTY WYLEWAĆ RAZEM Z PŁYTAMI.
- RYSEK PŁYTY ROZPATRYWAĆ RAZEM Z RYSUNKAMI BELEK PODPIERAJĄCYCH.
- W STROPIE WYKONAĆ PRZEPUSTY INSTALACYJNE ZGODNIE Z RYSUNKIEM OGÓLNYM STROPU NAD PARTEREM.

ŚREDNICE GIĘCIA PRĘTÓW

| Pręty odgięte | Haki, szpilki, bigle |
|-----------------------|----------------------|
| | |
| Otulina > 10cm i > 7Ø | Dmin = 10Ø |
| Otulina > 5cm i > 3Ø | Dmin = 15Ø |
| Otulina ≤ 5cm i ≤ 3Ø | Dmin = 20Ø |
| | Ø < 20mm Dmin = 4Ø |
| | Ø ≥ 20mm Dmin = 7Ø |

DANE MATERIAŁOWE

| | | | |
|--|--------|--------------------------|---|
| KLASA BETONU: | C25/30 | KLASA CIĄGLIWOŚCI STALI: | B |
| PARAMETRY STALI I BETONU: $f_{yk}=500,00$ MPa, $f_{ck}=25,0$ MPa | | | |
| OTULINA: dolna=25 mm, boczna=25 mm, górna=25 mm | | | |
| KLASA EKSPOZYCJI: XC1 | | | |

| | | | |
|---------|------|--------------|-------------|
| - | - | - | - |
| - | - | - | - |
| - | - | - | - |
| REWIZJA | DATA | ZAKRES ZMIAN | MODYFIKOWAŁ |

| | | | |
|---|--|---|--|
| JEDNOSTKA WYKONUJĄCA: | | GRUPA YANG ARCHITEKCI SP Z O.O. SP .K UL.DĘBOWA 1/2; 82-500 KWIDZYN www.grupayang.pl; e-mail: pracownia@grupayang.pl mobile: +48 735 963 730 | |
| PRAWA AUTORSKIE ZASTRZEŻONE. PRZEMOTOWY PROJEKT JEST CHRONIONY PRAWEM AUTORSKIM ZGODNIE Z ART. 1, 8, 16, 17, 78, 79 USTAWY Z DNIA 04 LUTEGO 1994 O PRAWIE AUTORSKIM I PRAWACH POWIĘNYCH (Dz.U.RP. Nr 24 z dn. 23.02.1994) | | | |
| INWESTYCJA: | | BUDOWA SIEDZIBY NADLEŚNICTWA KWIDZYN BUDYNEK "A" – BUDYNEK BIUROWY | |
| ADRES: | | KWIDZYN, UL. LEŚNA, DZ. NR 24/1, OBRĘB 0018, JEDN. EWID. 220701_1 KWIDZYN | |
| INWESTOR: | | NADLEŚNICTWO KWIDZYN UL. BRATERSTWA NARODÓW 67, 82-500 KWIDZYN | |

| | | | | | | | |
|----------------------------------|--|--|--|--------------------------|--|--|--|
| TYTUŁ RYS.: POZYCJA 2.5.1 | | PROJEKTANT: mgr inż. Sebastian Szakiel | | NR UPR. POM/0221/P00K/07 | | PODPIS: | |
| OPRACOWAŁ: mgr inż. Karol Gabrys | | NR UPR. - | | PODPIS: | | SPRAWDZIŁ: mgr inż. Krzysztof Sokolowski | |
| DATA OPRAC.: 09.2024 | | STADIUM: PW | | BRANŻA: KONSTRUKCJA | | SKALA: 1:25 | |
| FORMAT: A3 | | NR REW. - | | NR RYS.: K-27 | | | |

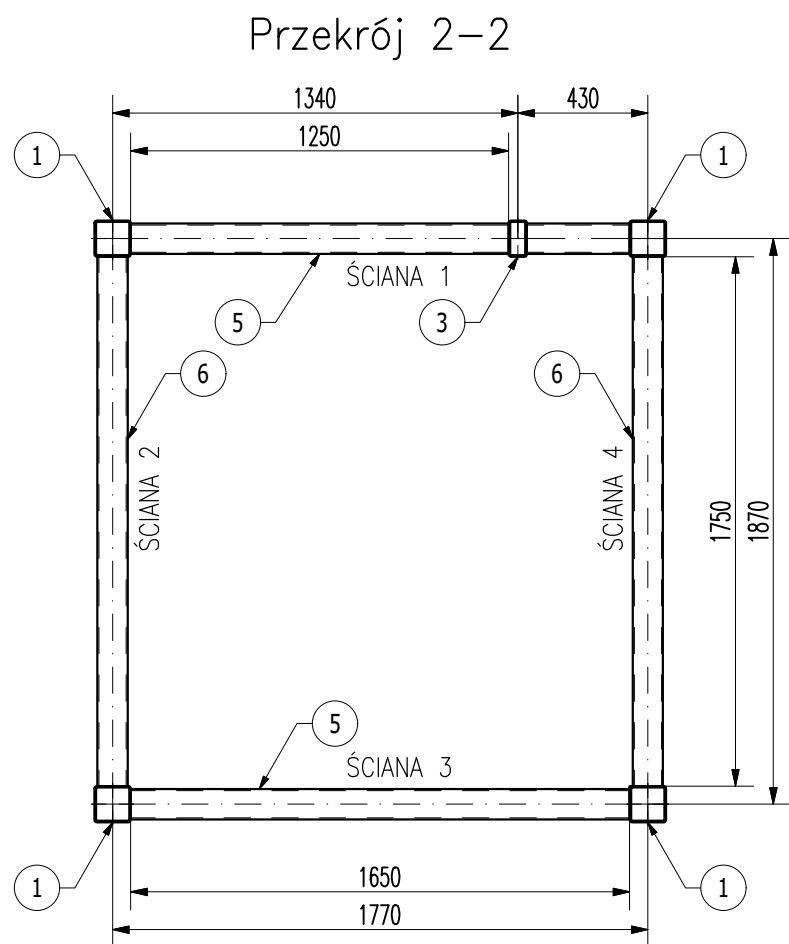
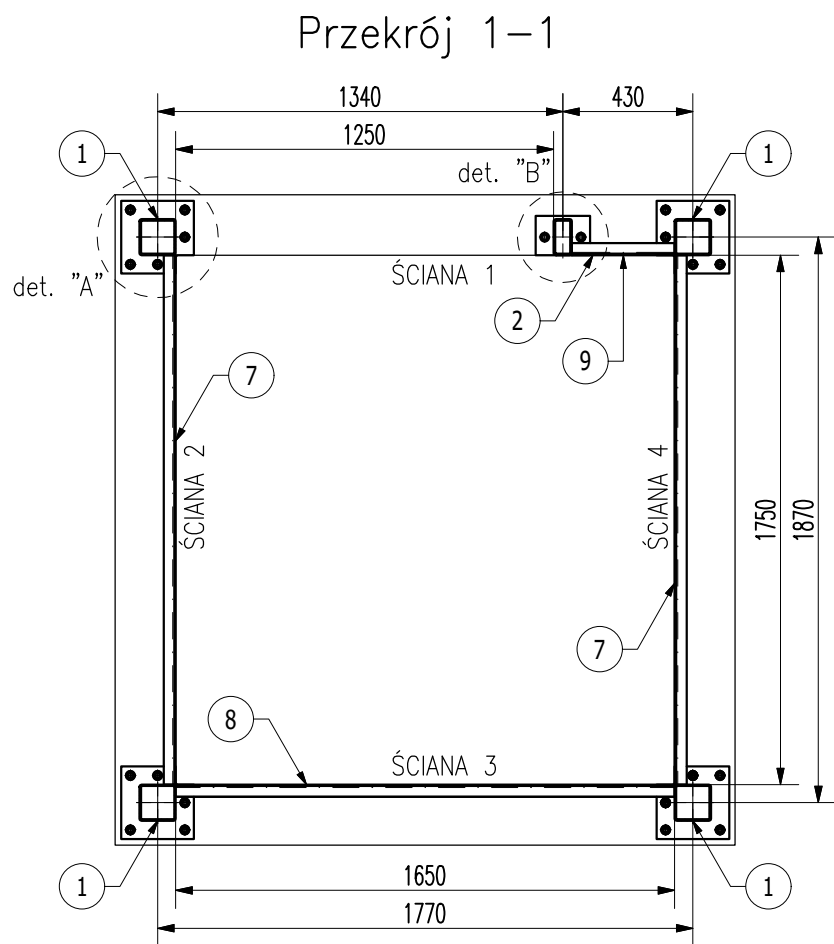
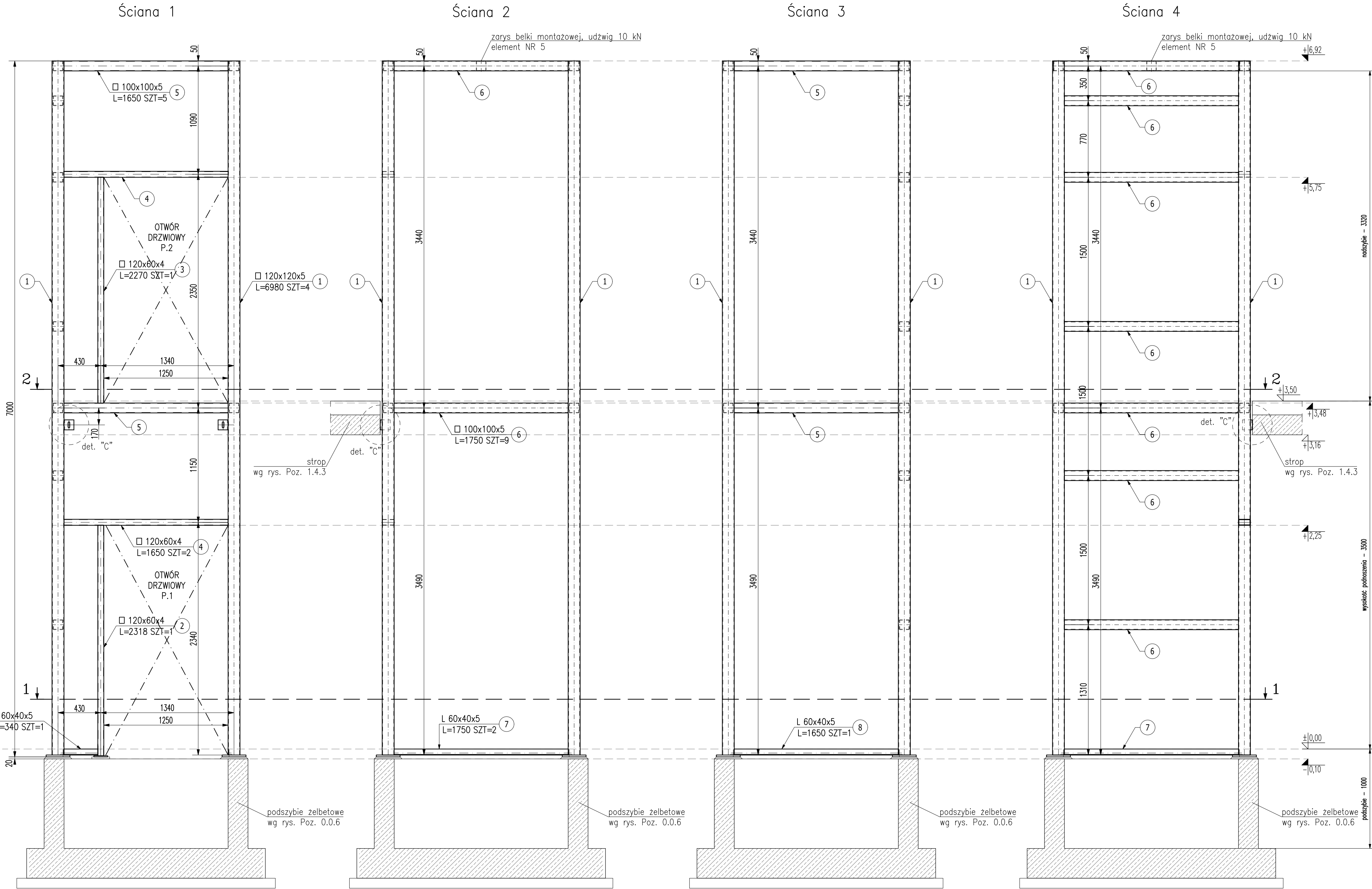
ZESTAWIENIE STALI ZBROJENIOWEJ

| POZ. | NR PRĘTA | Ø [mm] | DŁUGOŚĆ [m] | ILOŚĆ | | | DŁ. ŁĄCZNA [m] | |
|------------------------------|----------|--------|-------------|--------|--------|-------|----------------|-------|
| | | | | PRĘTÓW | x POZ. | RAZEM | B | |
| | | | | | | | Ø10 | Ø12 |
| Poz. 2.5.1 – Schody – 1 szt. | | | | | | | | |
| 2.5.1 | 1 | 10 | 1,100 | 8 | 1 | 8 | 8,80 | |
| | 2 | 10 | 3,535 | 8 | 1 | 8 | 28,28 | |
| | 3 | 10 | 1,390 | 4 | 1 | 4 | 5,56 | |
| | 4 | 10 | 1,140 | 4 | 1 | 4 | 4,56 | |
| | 5 | 12 | 1,900 | 3 | 1 | 3 | | 5,70 |
| | 6 | 10 | 3,260 | 12 | 1 | 12 | 39,12 | |
| | 7 | 10 | 1,390 | 5 | 1 | 5 | 6,95 | |
| | 8 | 12 | 1,420 | 6 | 1 | 6 | | 8,52 |
| DŁUGOŚĆ RAZEM [m] | | | | | | | 93,27 | 14,22 |
| MASA JEDNOSTKOWA [kg/m] | | | | | | | 0,617 | 0,888 |
| MASA [kg] | | | | | | | 57,55 | 12,63 |
| MASA CAŁKOWITA [kg] | | | | | | | 70,17 | |

- Opis kształtu pręta: PN-EN ISO 3766 (gabarytowo)
- Opis długości haka: gabarytowo
- Długość pręta L: suma wymiarów gabarytowych

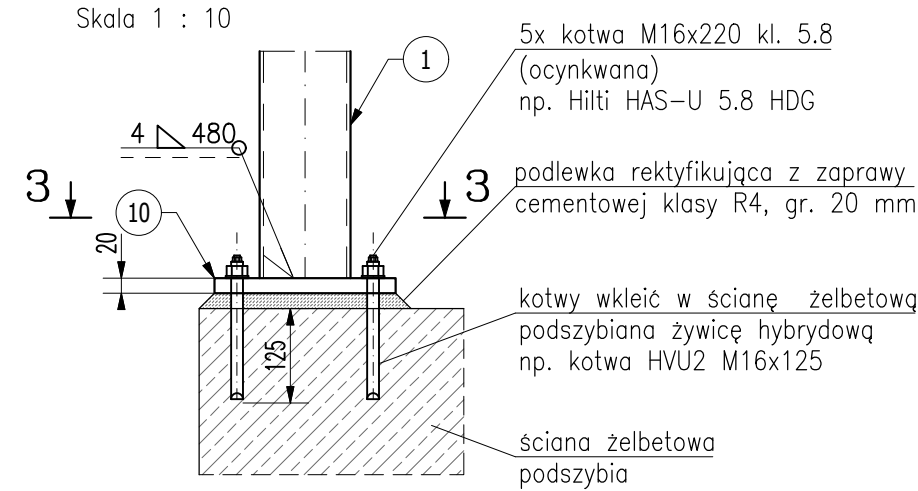
Poz.1.6.1 Szyb stalowy (1.szt.)

Skala 1 : 25



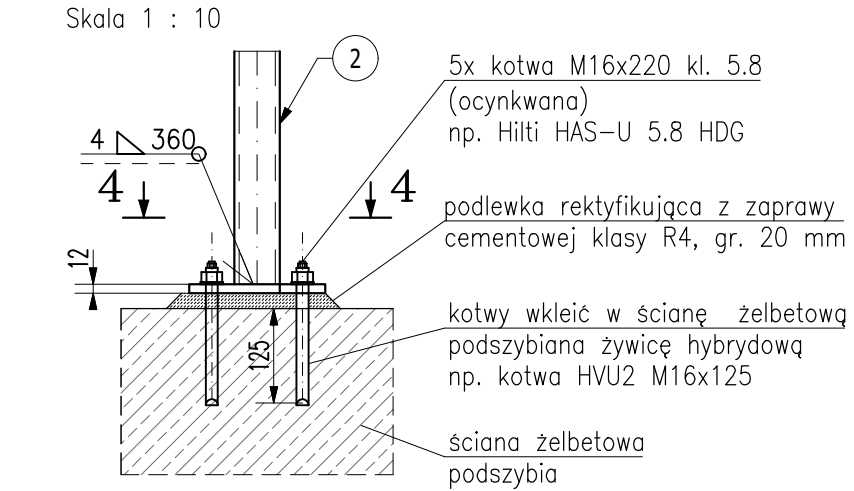
Szczegół "A" – podstawa słupa

Skala 1 : 10



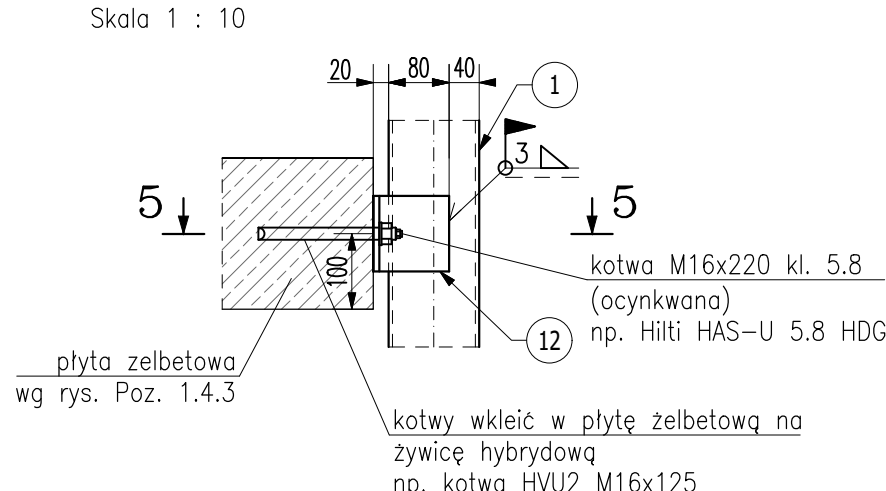
Szczegół "B" – podstawa słupa

Skala 1 : 10



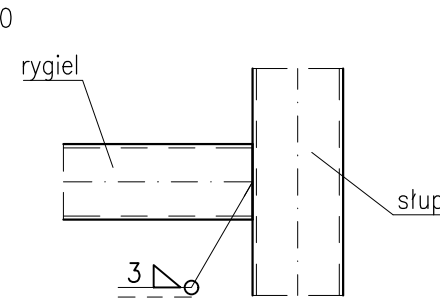
Szczegół "C" – widok bok

Skala 1 : 10



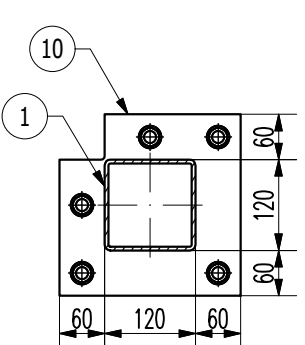
Szczegół "D" – połączenie ryglu ze słupem

Skala 1 : 10



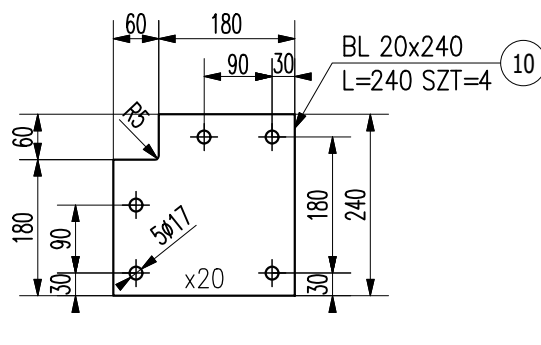
Przekrój 3-3

Skala 1 : 10



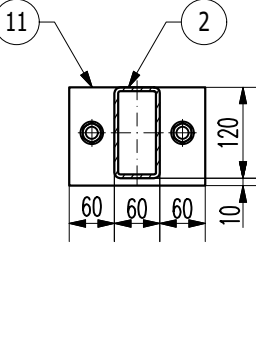
Blacha NR 10

Skala 1 : 10



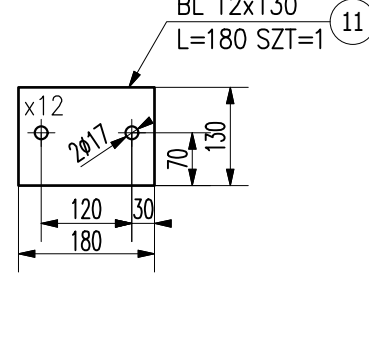
Przekrój 4-4

Skala 1 : 10



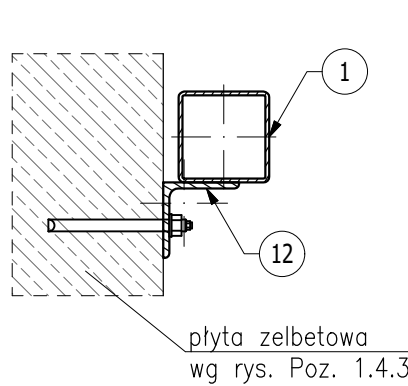
Blacha NR 11

Skala 1 : 10



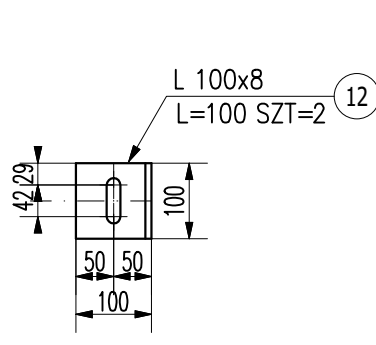
Przekrój 5-5

Skala 1 : 10



Element NR 12

Skala 1 : 10



ZESTAWIENIE STALI

| POZ. | NR ELEMENTU | NAZWA ELEMENTU | DŁUGOŚĆ [mm] | GATUNEK STALI | SZTUK | LICZBA POZ | DL. RAZEM [m] | MASA RAZEM [kg] | POLE RAZEM [m2] |
|---------------------------------|-------------|----------------|--------------|---------------|-------|------------|---------------|-----------------|-----------------|
| 1.6.1 | 1 | □ 120x120x5 | 6980 | S235JR | 4 | 1 | 27.92 | 496.98 | 13.04 |
| | 2 | □ 120x60x4 | 2318 | S235JR | 1 | 1 | 2.32 | 24.80 | 0.81 |
| | 3 | □ 120x60x4 | 2270 | S235JR | 1 | 1 | 2.27 | 24.29 | 0.79 |
| | 4 | □ 120x60x4 | 1650 | S235JR | 2 | 1 | 3.30 | 35.31 | 1.16 |
| | 5 | □ 100x100x5 | 1650 | S235JR | 5 | 1 | 8.25 | 121.28 | 3.19 |
| | 6 | □ 100x100x5 | 1750 | S235JR | 9 | 1 | 15.75 | 231.53 | 6.10 |
| | 7 | L 60x40x5 | 1750 | S235JR | 2 | 1 | 3.50 | 13.16 | 0.68 |
| | 8 | L 60x40x5 | 1650 | S235JR | 1 | 1 | 1.65 | 6.20 | 0.32 |
| | 9 | L 60x40x5 | 340 | S235JR | 1 | 1 | 0.34 | 1.28 | 0.07 |
| | 10 | BL 20x240 | 240 | S235JR | 4 | 1 | 0.96 | 36.17 | 0.50 |
| | 11 | BL 12x130 | 180 | S235JR | 1 | 1 | 0.18 | 2.20 | 0.05 |
| | 12 | L 100x8 | 100 | S235JR | 2 | 1 | 0.20 | 2.44 | 0.08 |
| OGÓŁEM | | | | | | | | 995.64 | 26.79 |
| NADDATEK NA SPOINY: 1.8% | | | | | | | | 17.92 | 0.48 |
| NADDATEK NA NIERÓWNOŚCI: 2% | | | | | | | | 19.91 | 0.54 |
| NADDATEK NA ELEM. DODATKI: 1.5% | | | | | | | | 14.93 | 0.4 |
| RAZEM: | | | | | | | | 1048.4 | 28.21 |

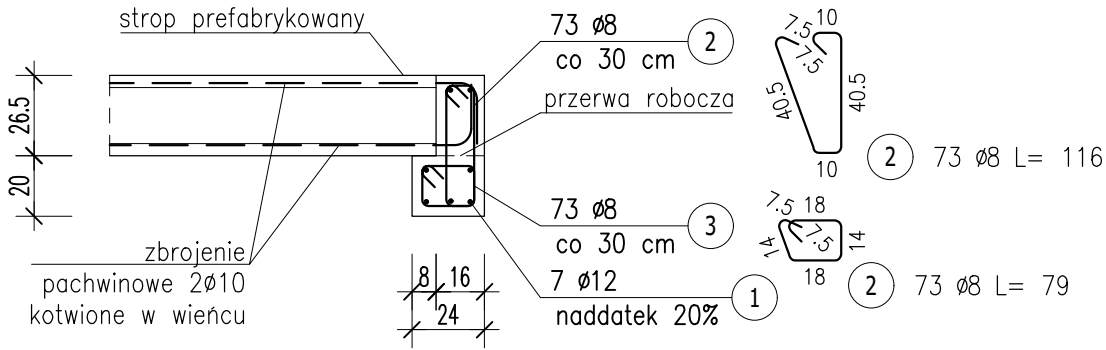
- UWAGI
1. RYSUNEK ROZPATRYWAĆ ŁĄCZNIE Z PROJEKTAMI BRANŻOWYMI.
 2. WĄTPLIWOŚCI KONSULTOWAĆ Z PROJEKNTANTEM.
 3. KONSTRUKCJĘ SZYBU DOSTOSOWAĆ DO WYTYCZNYCH DLA DŹWIGU Z NAPĘDEM HYDRAULICZNYM O UDŹWIGU 630 [kg].
 4. PRZED PRZYSTĄPIENIEM DO ROBÓT BUDOWLANYCH ZWIĄZANYCH Z KONSTRUKCJĄ SZYBU, PO WYBORZE DOSTAWCY DŹWIGU, GEOMETRIĘ SZYBU NALEŻY UZGODNIĆ Z DOSTAWCĄ I PROJEKTANTEM.
 5. W NADSZYBIU WYKONAĆ BELKĘ STAŁĄ MONTAŻOWĄ, PRZYJĘTO CHARAKTERYSTYCZNĄ SIŁĘ PIONOWĄ DZIAŁAJĄCĄ NA BELKĘ MONTAŻOWĄ – 10 kN. IŁOŚĆ I ROZMIESZCZENIE BELEK MONTAŻOWYCH UZGODNIĆ Z DOSTAWCĄ DŹWIGU.
 6. W NADSZYBIU WYKONAĆ OTWORY WENTYLACYJNE O PRZĘKROJU MIN. 1% POW. SZYBU – 0,062 m². PRZYJĘTO 2 OTWORY Ø200 O PRZĘKROJU ŁĄCZNYM 0,063 m².
 7. W SZYBIE NALEŻY ZAPEWNIĆ TEMPERATURĘ W ZAKRESIE +5°C DO +40°C.
 8. OŚWIETLENIE SZYBU WYKONAĆ WG PROJ. BRANŻY ELEKTRYCZNEJ. MIN. 50 LX NA WYS. 1 m PONAĐ DACHEM KABINY PRZY DOWOLNYM JEJ POŁOŻENIU.
 9. DNO SZYBU WYKONAĆ JAKO GŁADKIE, SZCZELNE, PŁASKIE. ŚCIANY SZYBU WYKONAĆ JAKO GŁADKIE. MALOWANIE W KOLORZE BIAŁYM.
 10. MAKSYMALNĄ ODCZYŁKĄ PIONOWĄ ŚCIANY SZYBU ±10 [mm] DLA ŚCIANY FRONTALNEJ I TYŁNEJ ORAZ ±20 [mm] DLA ŚCIAN BOCZNYCH.
 11. W SZYBIE ZASTOSOWAĆ OŚWIETLENIE ZGODNIE Z WYTYCZNYMI DOSTAWY DŹWIGU.
 12. PODSZYBIE (CZĘŚĆ POGRAŻONA W GRUNIE) ZABEZPIECZYĆ PRZECIWMŁOCICIOWO. JEŚLI NIE PODANO INACZEL W PROJEKIE BRANŻY ARCHITEKTONICZNEJ – MASA ASFALTOWA KMB W DWÓCH PRZĘKROJACH 0 GR. MIN. 3,0 [mm].
 13. ROZPATRYWAĆ RAZEM Z RYSUNKIEM PODSZYBIA RYS. POZ. 0.0.6
 14. SZYB UZIEMIĆ ZGODNIE Z PROJEKTEM BRANŻY ELEKTRYCZNEJ.

| METRYKA PROJEKTOWANEGO ELEMENTU KONSTRUKCYJNEGO | | | |
|---|----------------------------------|--------------|-------------|
| Klasa stali kształtowej | S235JR (S235) | ILOŚĆ | |
| Elektrody | - | | |
| Kategoria korozyjności | C1 | | |
| Stopień przygotowania powierzchni | Sp 2 1/2 | | |
| Zabezpieczenie antykorozyjne | powłoki malarskie wg opisu tech. | | |
| - | - | - | - |
| - | - | - | - |
| - | - | - | - |
| REWIZJA | DATA | ZAKRES ZMIAN | MODYFIKOWAŁ |

| | | | |
|--|-------------------------------|---------|-----------------|
| KONSULTA WYKONAJĄCA | | | |
| GRUPA YANG ARCHITEKTO | | | |
| KONSULTA WYKONAJĄCA | | | |
| GRUPA YANG ARCHITEKTO | | | |
| INWESTOR | | | |
| BUDOWA SIEDZIBY NADLEŚNICZWA KWIADZYN | | | |
| BUDYNEK "A" – BUDYNEK BIUROWY | | | |
| ADRES | | | |
| KWIADZYN, UL. LEŚNA, DZ. NR 24/1, | | | |
| OBRĘB 0018, JEJEN. EWID. 220701-1 KWIADZYN | | | |
| INWESTOR | | | |
| NADLEŚNICZWA KWIADZYN | | | |
| UL. BRATEKSTWA NARODOW 67, 82-500 KWIADZYN | | | |
| TYTUŁ RYS. | | | |
| POZYCJA 1.6.1 | | | |
| PROJEKTANT: | mgr inż. Sebastian Szakiel | NR UPN: | POM/0221/POM/07 |
| OPRACOWAŁ: | mgr inż. Karol Gabrys | NR UPN: | - |
| SPRAWDZIŁ: | mgr inż. Krzysztof Sokolowski | NR UPN: | MAN/0086/PBK/19 |
| DATA OPRAC. | 09.2024 | SKALA: | 1:25, 1:10 |
| FORMA: | AW | NR REN. | - |
| NR RYS. | - | K-28 | |

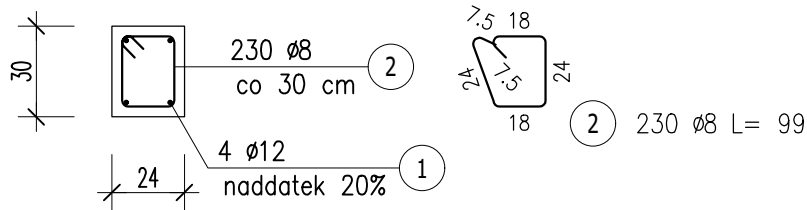
Poz.W-1 Wieniec (21.8 mb)

Skala 1 : 25



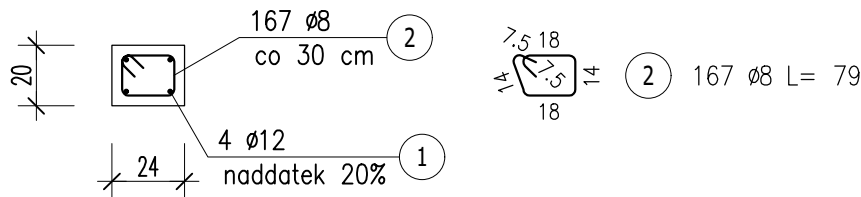
Poz.W-2 Wieniec (68.9 mb)

Skala 1 : 25



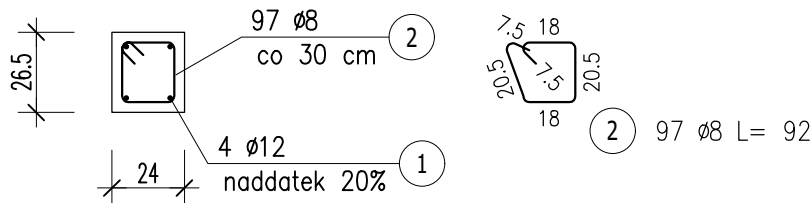
Poz.W-3 Wieniec (49.8 mb)

Skala 1 : 25

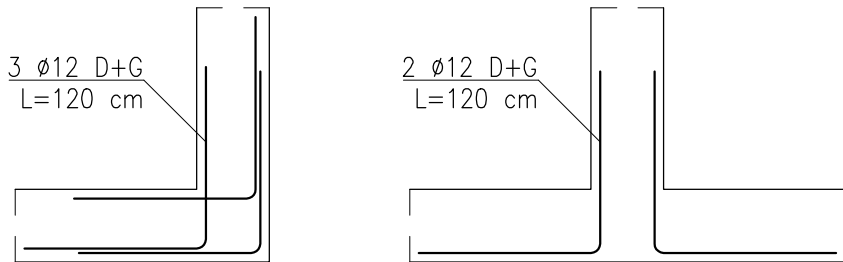


Poz.W-4 Wieniec (28.8 mb)

Skala 1 : 25

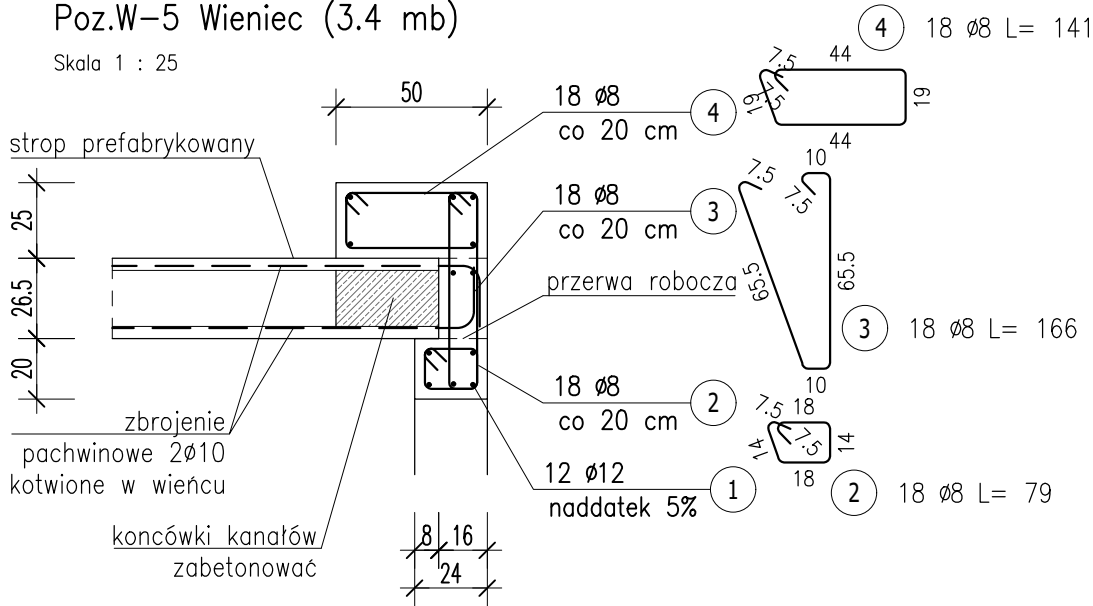


Szczegół dozbrojenia naroży prętami typu "L"



Poz.W-5 Wieniec (3.4 mb)

Skala 1 : 25



ZESTAWIENIE STALI ZBROJENIOWEJ

| POZ. | NR PRĘTA | ø [mm] | DŁUGOŚĆ [m] | ILOŚĆ | | | DŁ. ŁĄCZNA [m] | |
|------------------------------|-------------|-----------|----------------|--------|--------|-------|----------------|--------|
| | | | | PRĘTÓW | x POZ. | RAZEM | B | |
| | | | | | | | ø8 | ø12 |
| Poz. W-1 – Wieniec – 21.8 mb | | | | | | | | |
| W-1 | 1 | 12 | 26,160 | 7 | 1 | 7 | | 183,12 |
| | 2 | 8 | 1,160 | 73 | 1 | 73 | 84,68 | |
| | 3 | 8 | 0,790 | 73 | 1 | 73 | 57,67 | |
| Poz. W-2 – Wieniec – 68.9 mb | | | | | | | | |
| W-2 | 1 | 12 | 82,680 | 4 | 1 | 4 | | 330,72 |
| | 2 | 8 | 0,990 | 230 | 1 | 230 | 227,70 | |
| Poz. W-3 – Wieniec – 49.8 mb | | | | | | | | |
| W-3 | 1 | 12 | 59,760 | 4 | 1 | 4 | | 239,04 |
| | 2 | 8 | 0,790 | 167 | 1 | 167 | 131,93 | |
| Poz. W-4 – Wieniec – 28.8 mb | | | | | | | | |
| W-4 | 1 | 12 | 34,560 | 4 | 1 | 4 | | 138,24 |
| | 2 | 8 | 0,920 | 97 | 1 | 97 | 89,24 | |
| Poz. W-5 – Wieniec – 3.4 mb | | | | | | | | |
| W-5 | 1 | 12 | 3,570 | 12 | 1 | 12 | | 42,84 |
| | 2 | 8 | 0,790 | 18 | 1 | 18 | 14,22 | |
| | 3 | 8 | 1,660 | 18 | 1 | 18 | 29,88 | |
| | 4 | 8 | 1,410 | 18 | 1 | 18 | 25,38 | |
| DŁUGOŚĆ RAZEM [m] | | | | | | | 660,70 | 933,96 |
| MASA JEDNOSTKOWA [kg/m] | | | | | | | 0,395 | 0,888 |
| MASA [kg] | | | | | | | 260,98 | 829,36 |
| MASA CAŁKOWITA [kg] | | | | | | | 1090,33 | |

- Opis kształtu pręta: PN-EN ISO 3766 (gabarytowo)
- Opis długości haka: gabarytowo
- Długość pręta L: suma wymiarów gabarytowych

UWAGI

- POZIOM ±0,00 ZGODNIE Z PROJ. BRANŻY ARCHITEKTONICZNEJ.
- WĄTPLIWOŚCI KONSULTOWAĆ Z PROJEKTANTEM.
- DŁUGOŚCI NADPROŻY PODANO W OSIACH ELEMENTÓW Z ZAOKRĄGLENIEM W GÓRĘ DO 0,1 m.
- DLA ZBROJENIA PODŁUŻNEGO ZAŁOŻONO NADDATEK ZBROJENIA RZĘDU 20% DŁUGOŚCI OSIOWEJ ELEMENTU.
- ZBROJENIE WIĘNCÓW WYKONAĆ JAKO CIĄGŁE POPRZECZ STOSOWANIE ODPOWIEDNICH ZAKŁADÓW ZBROJENIA (DŁUGOŚĆ ZAKŁADU $l_b=50$ cm). NIE ŁĄCZYĆ WSZYSTKICH PRĘTÓW W JEDNYM PRZEKORJU. ZAKŁADY WYKONAĆ Z PRZESUNIĘCIEM.
- DOPOUSZCZA SIĘ ŁĄCZENIE PRĘTÓW POPRZECZ SPAWANIE –SPOINA JEDNOSTRONNA DŁUGOŚCI 10Ø.
- NAROŻA I SKRZYŻOWANIA WIĘNCÓW DOZBROIĆ PRETAMI TYPU "L" ZGODNIE ZE SZCZEGÓŁAMI.
- ZBROJENIE WIĘŃCA KOŃCZĄCEGO SIĘ W TRZPIENIU ZAKOTWIĆ DŁUGOŚĆ ZAKOTWIENIA $l_{bd}=32$ cm.

| | | | |
|---------|------|--------------|-------------|
| - | - | - | - |
| - | - | - | - |
| - | - | - | - |
| REWIZJA | DATA | ZAKRES ZMIAN | MODYFIKOWAŁ |

ŚREDNICE GIĘCIA PRĘTÓW

| | |
|-----------------------|----------------------|
| Pręty odgięte | Haki, szpilki, bigle |
| | |
| Otulina > 10cm i > 7Ø | Dmin = 10Ø |
| Otulina > 5cm i > 3Ø | Dmin = 15Ø |
| Otulina ≤ 5cm i ≤ 3Ø | Dmin = 20Ø |
| Ø < 20mm | Dmin = 4Ø |
| Ø ≥ 20mm | Dmin = 7Ø |

DANE MATERIAŁOWE

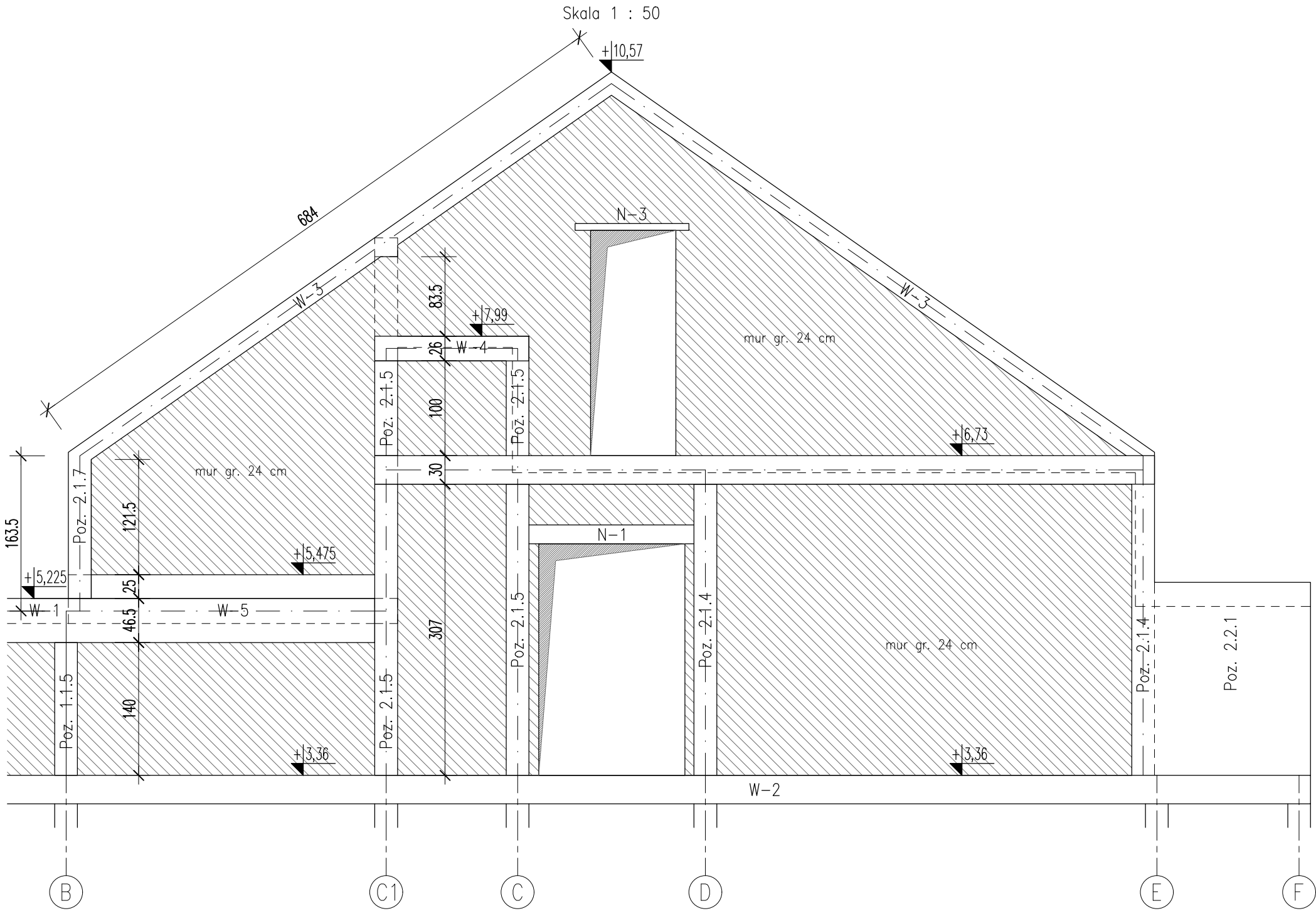
| | | | |
|--|--------|--------------------------|---|
| KLASA BETONU: | C25/30 | KLASA CIĄGŁYNOŚCI STALI: | B |
| PARAMETRY STALI I BETONU: $f_{yk}=500,00$ MPa, $f_{ck}=25,0$ MPa | | | |
| OTULINA: dolna=30 mm, boczna=30 mm, górna=30 mm | | | |
| KLASA EKSPOZYCJI: XC1 | | | |

| | |
|---|---|
| JEDNOSTKA WYKONUJĄCA: | GRUPA YANG ARCHITEKCI SP Z O.O. SP .K UL.DĘBOWA 1/2, 82-500 KWIDZYN www.grupayang.pl; e-mail: pracownia@grupayang.pl mobile: +48 735 963 730 |
| PRAWA AUTORSKIE ZASTRZEŻONE. PRZEMOTOWY PROJEKT JEST CHRONIONY PRAWEM AUTORSKIM ZGODNIE Z ART. 1, 8, 16, 17, 78, 79 USTAWY Z DNIA 04 LUTEGO 1994 O PRAWIE AUTORSKIM I PRAWACH POWIENNYCH (Dz.U.RP Nr 24 z dn. 23.02.1994) | |

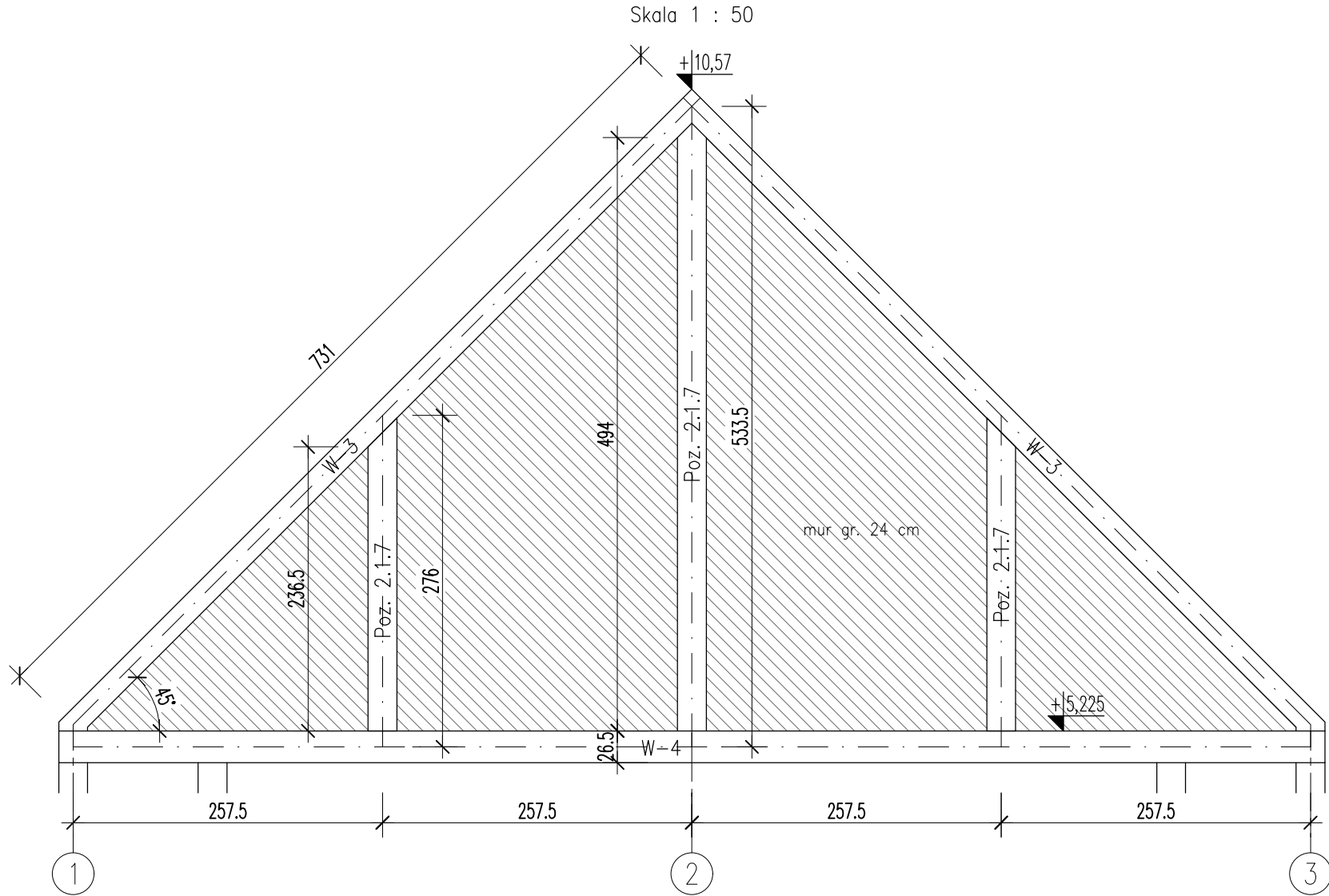
| | |
|-------------|--|
| INWESTYCJA: | BUDOWA SIEDZIBY NADLEŚNICTWA KWIDZYN BUDYNEK "A" – BUDYNEK BIUROWY |
| ADRES: | KWIDZYN, UL. LEŚNA, DZ. NR 24/1, OBRĘB 0018, JEDN. EWID. 220701_1 KWIDZYN |
| INWESTOR: | NADLEŚNICTWO KWIDZYN UL. BRATERSTWA NARODÓW 67, 82-500 KWIDZYN |

| | | | | | |
|--------------|---------------------------------|----------|------------------|---------|-------------|
| TYTUŁ RYS.: | POZYCJA W-1, W-2, W-3, W-4, W-5 | | | | |
| PROJEKTANT: | mgr inż. Sebastian Szakiel | NR UPR. | POM/0221/P00K/07 | PODPIS: | |
| OPRACOWAŁ: | mgr inż. Karol Gabrys | NR UPR. | - | PODPIS: | |
| SPRAWDZIŁ: | mgr inż. Krzysztof Sokolowski | NR UPR. | WAM/0086/PBKb/19 | PODPIS: | |
| DATA OPRAC.: | 09.2024 | STADIUM: | PW | BRANŻA: | KONSTRUKCJA |
| SKALA: | 1:25 | FORMAT: | A3 | NR REW. | - |
| NR RYS.: | K-30 | | | | |

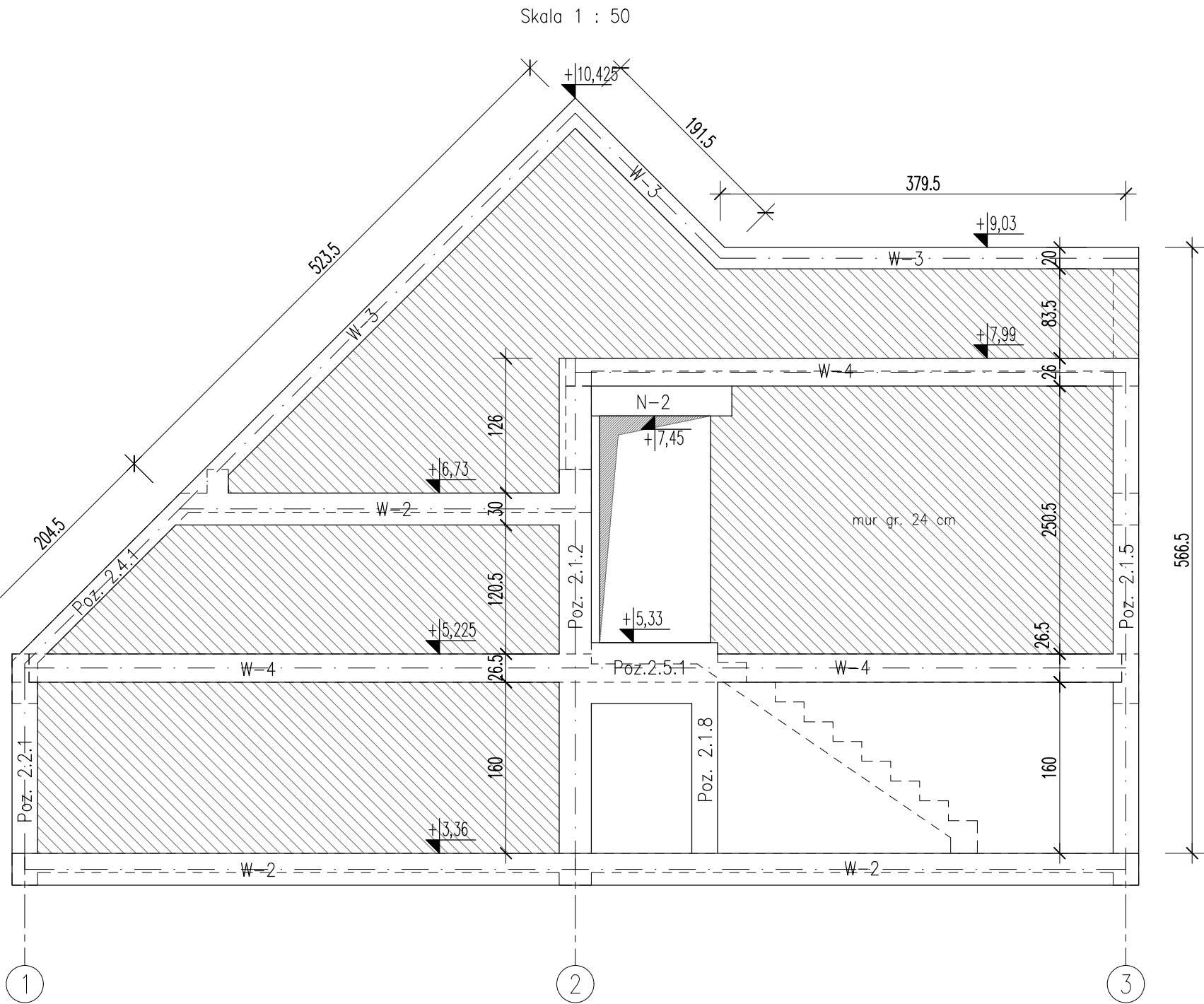
Widok ściany poddasza w osi 3 (odc. od osi B do E)



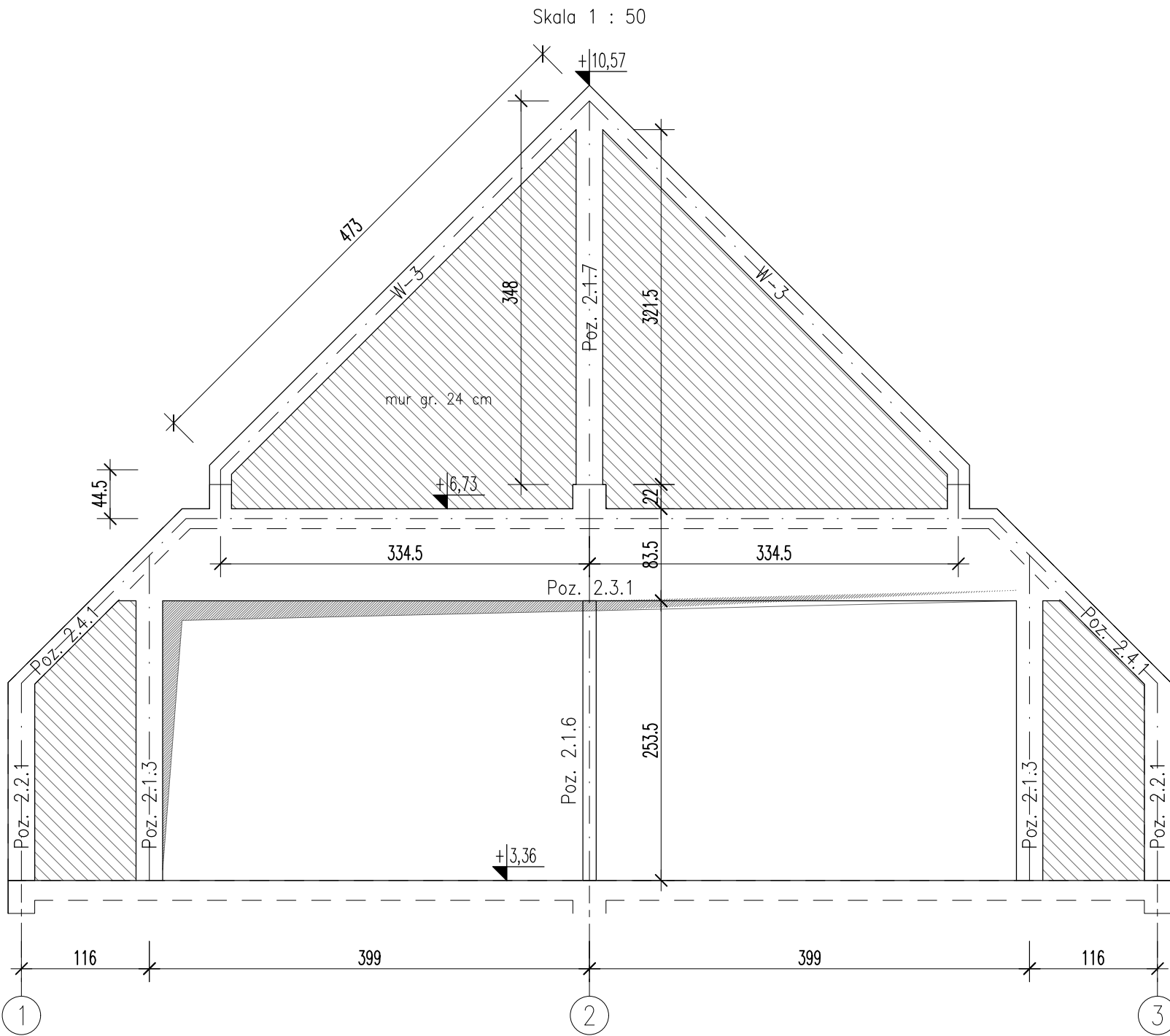
Widok ściany szczytowej w osi A



Widok ściany szczytowej w osi C1

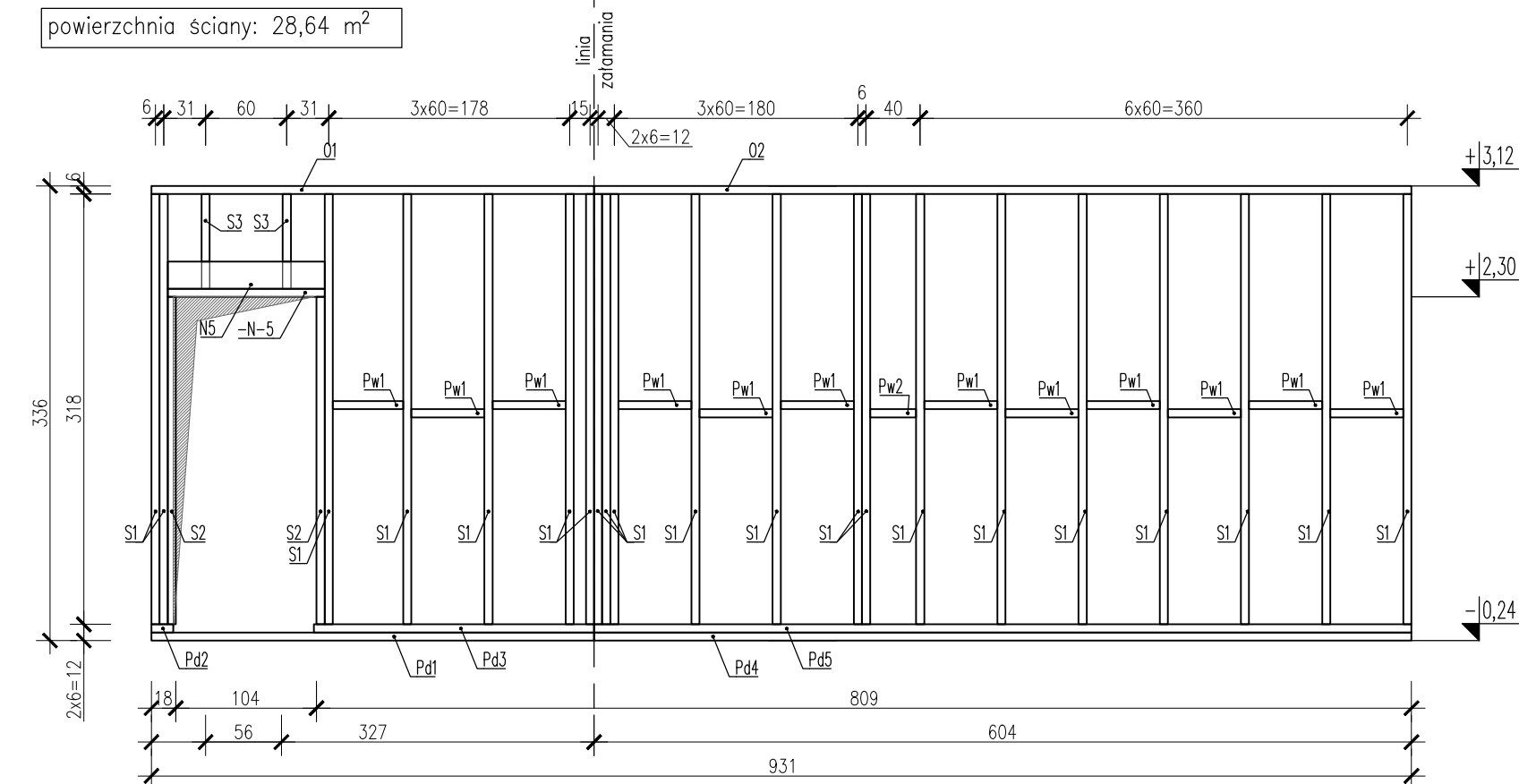


Widok ściany szczytowej w osi F

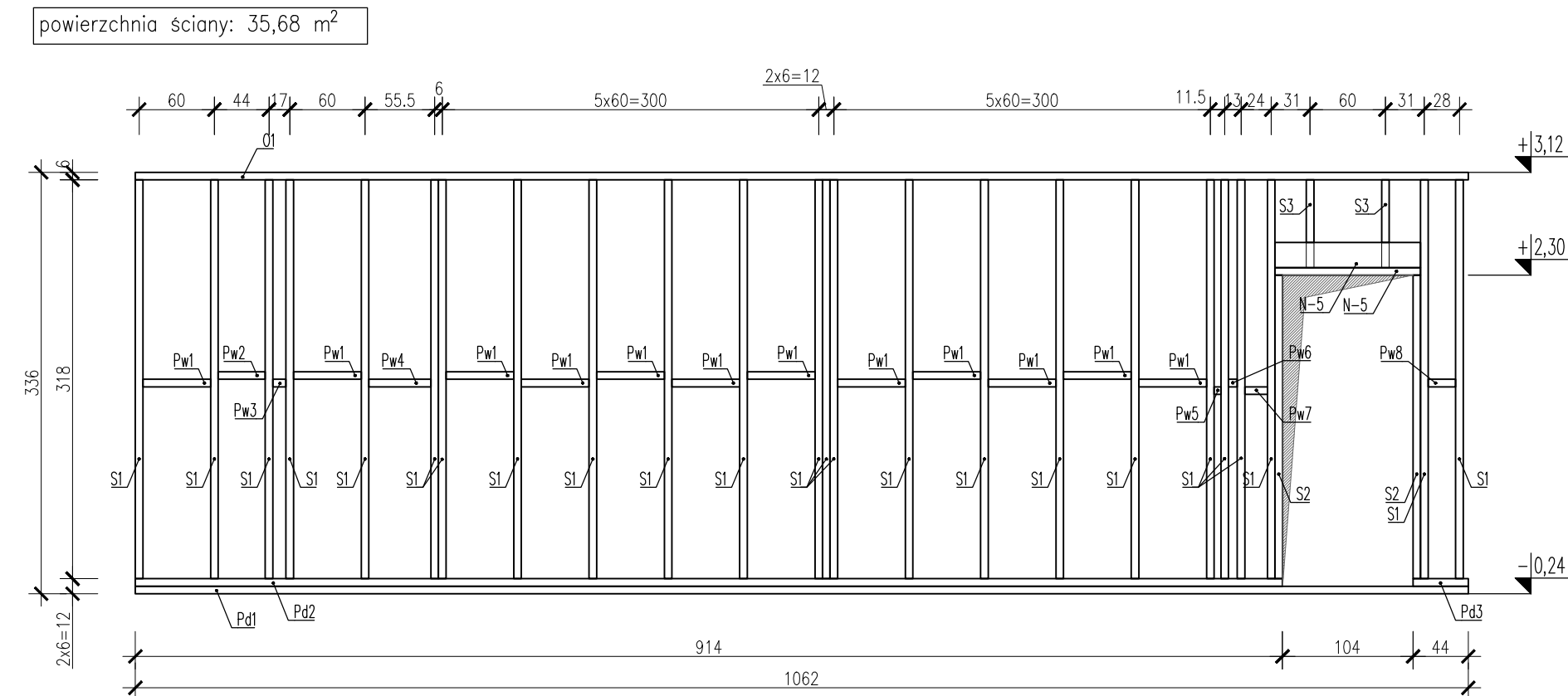


| UWAGI | | | |
|--|-----------------------------|---------------------|-------------|
| 1. POZIOM ± 0.00 ZGODNIE Z PROJ. BRANŻY ARCHYTEKTONICZNEJ. | | | |
| 2. WĄTPLIWOŚCI KONSULTOWAĆ Z PROJEKTANTEM. | | | |
| 3. POZYCJE ŻELBETOWE WG RYS. SZCZEGÓŁOWYCH. | | | |
| - | - | - | - |
| - | - | - | - |
| - | - | - | - |
| REWIZJA | DATA | ZAKRES ZMIAN | MODYFIKOWAŁ |
| JEDNOSTKA WYKONUJĄCA: GRUPA YANG ARCHITEKCI SP. Z O.O. SP. K. UL. DĘBOWA 1/2, 82-500 KWIDZYN WWW.GRUPAYANGARCHITEKCI.PL E-MAIL: PRACOWNIA@GRUPAYANG.PL MOBILE: +48 735 963 730 PRAWA AUTORSKIE ZASTRZEŻONE. PRZEMATOWY PROJEKT JEST CHRONIONY PRZEMIA AUTORSKIM ZGODNIE Z ART. 1, 8, 16, 17, 78, 79 USTAWY Z DNIA 04 LUTEGO 1994 O PRAWIE AUTORSKIM I PRAWACH PODROBNIOWYCH (DZ.U. z 24.04.2012.22.02.1994) | | | |
| INWESTYCJA: BUDOWA SIEDZIBY NADLEŚNICTWA KWIDZYN BUDYNEK "A" – BUDYNEK BIUROWY | | | |
| ADRES: KWIDZYN, UL. LEŚNA, DZ. NR 24/1, OBREB 0018, JEDN. EWID. 220701_1 KWIDZYN | | | |
| INWESTOR: NADLEŚNICTWO KWIDZYN UL. BRATERTWA NARODÓW 67, 82-500 KWIDZYN | | | |
| TYTUŁ RYS.: WIDOKI ŚCIAN PODDASZA W OSI 3, A, C1, F | | | |
| PROJEKTANT: mgr inż. Sebastian Szakiel | NR UPR. POM/0221/POK/07 | PODPIS: | |
| OPRACOWAŁ: mgr inż. Karol Gabrys | NR UPR. - | PODPIS: | |
| SPRAWDZIŁ: mgr inż. Krzysztof Sokolowski | NR UPR. WAM/0086/PBkb/19 | PODPIS: | |
| DATA OPRAC.: 09.2024 | STADIUM: PW | BRANŻA: KONSTRUKCJA | SKALA: 1:50 |
| FORMAT: A3 | NR. REV.: - | NR RYS.: K-31 | |

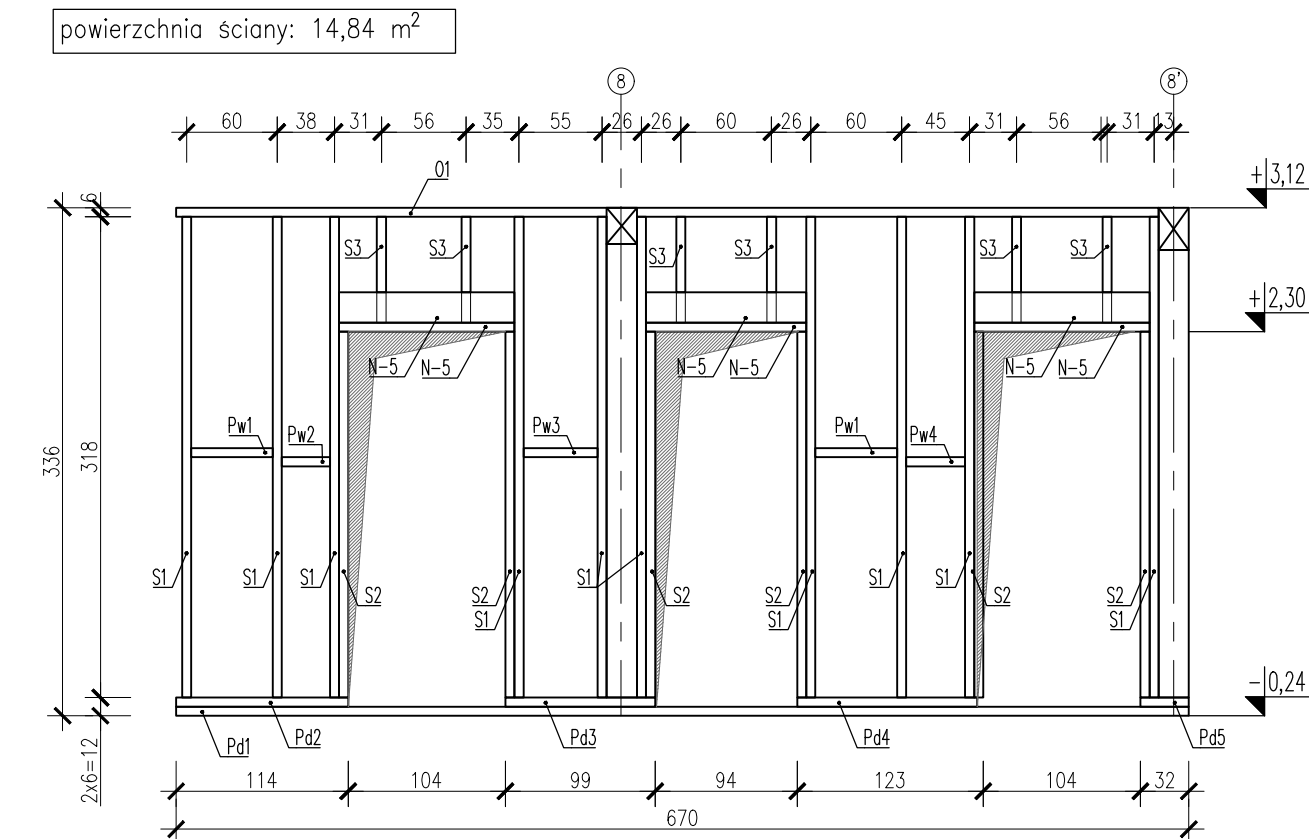
powierzchnia ściany: $28,64 \text{ m}^2$



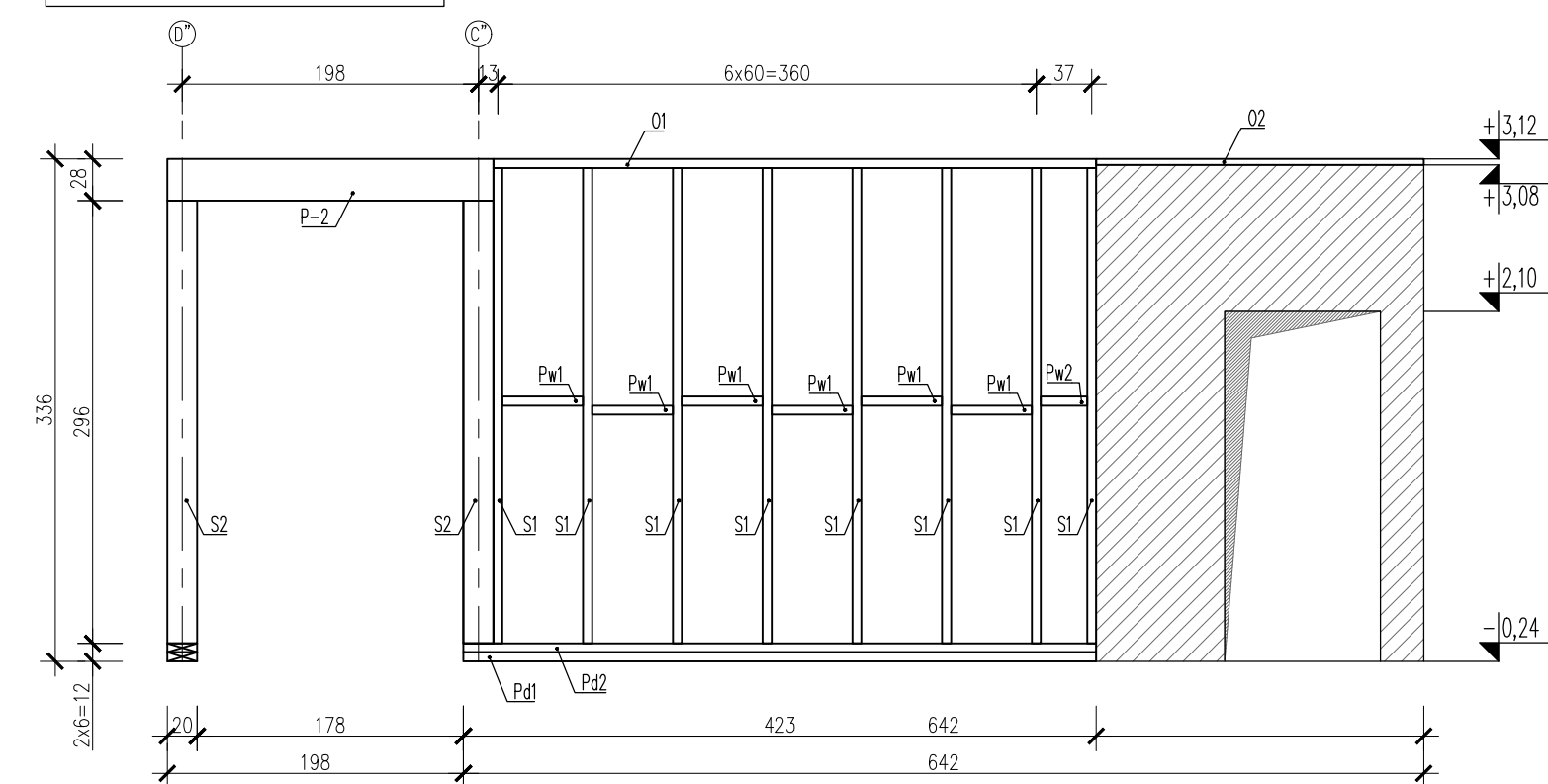
powierzchnia ściany: 35,68 m²



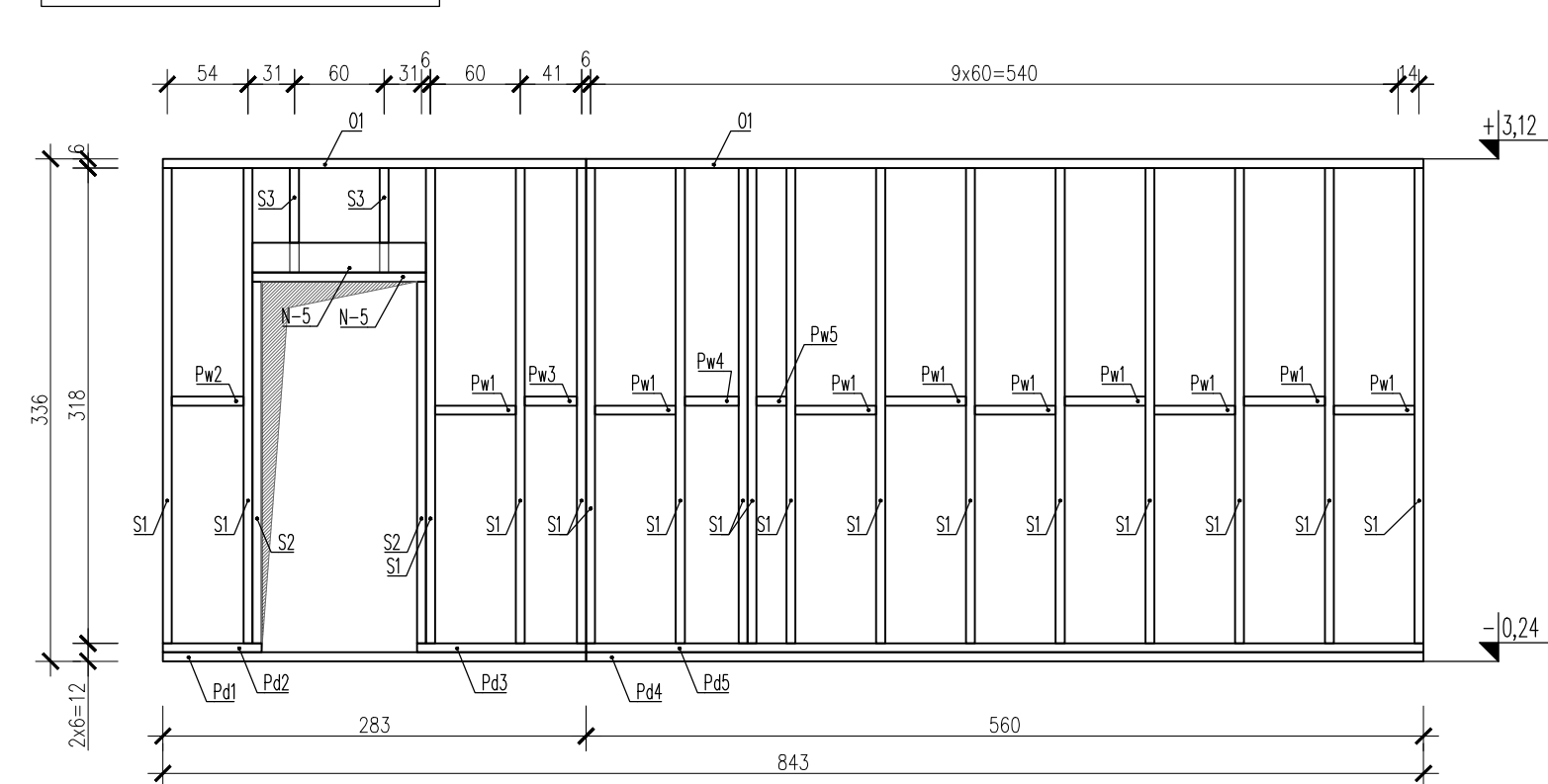
powierzchnia ściany: $14,84 \text{ m}^2$



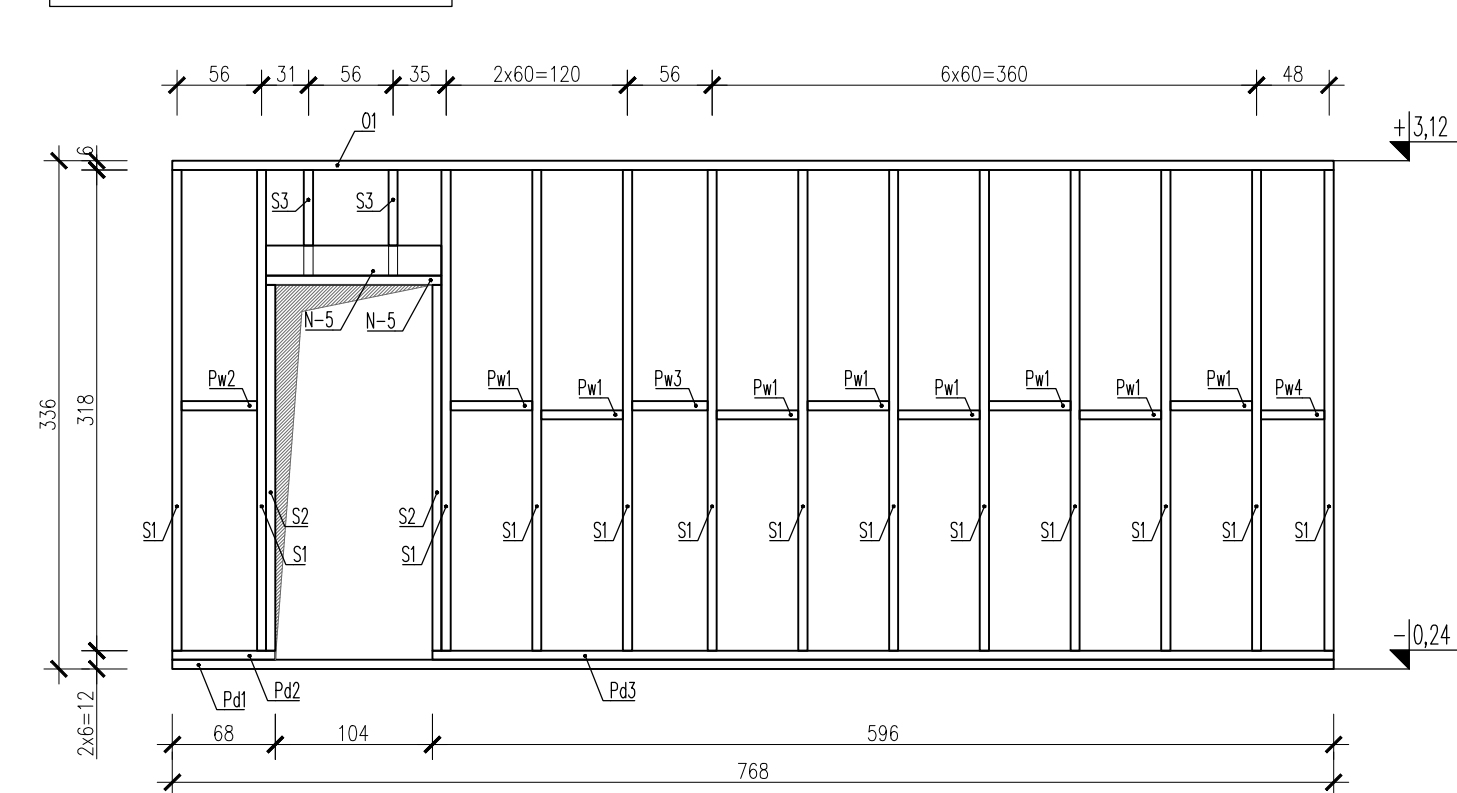
powierzchnia ściany: 14,77 m²



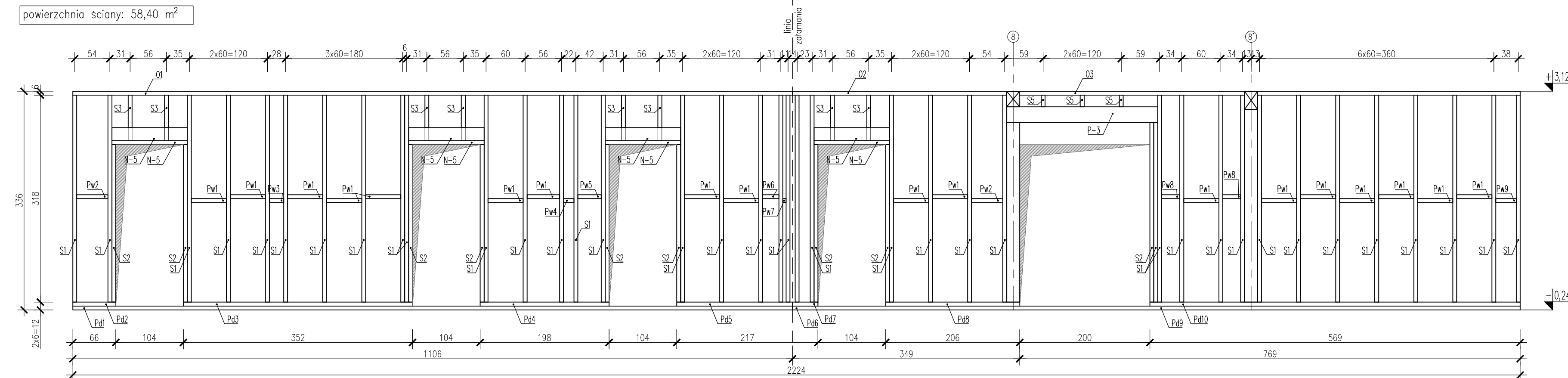
powierzchnia ściany: 25,68 m²



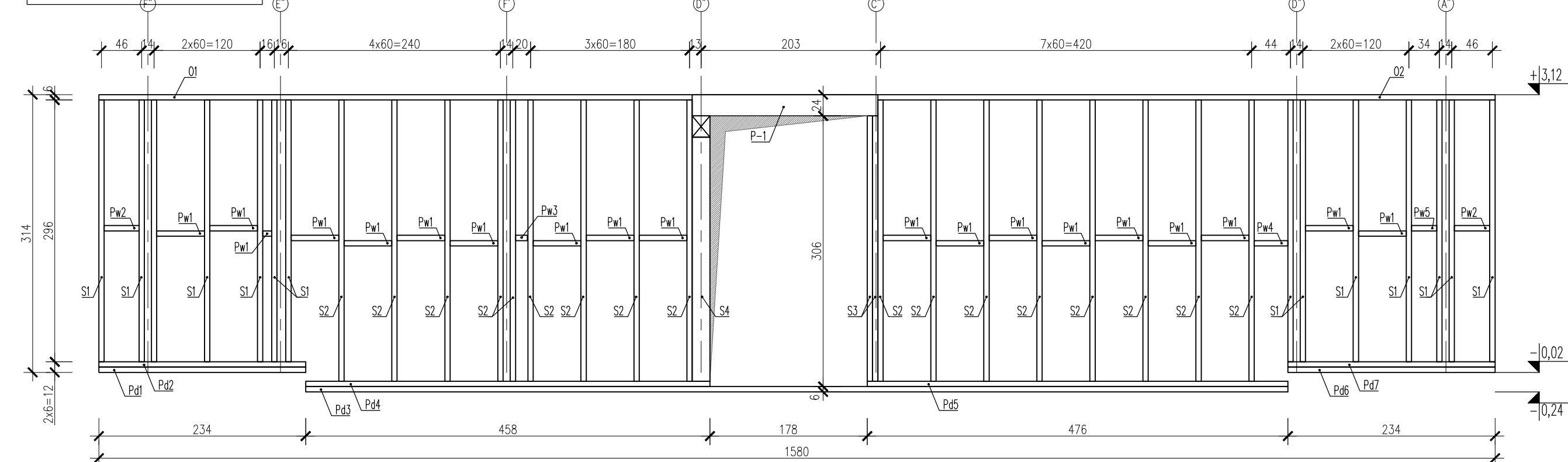
powierzchnia ściany: $23,16 \text{ m}^2$



powierzchnia ściany: 58,40 m²



powierzchnia ściżny: 46,50 m²



- WYTYCZNE WYKONAWCZE

1. Połączenia ściany szkieletowej
 - a. Połączenia słupków z podwalinami i oczepami za pomocą gwoździ pierścieniowych 3,4x130:
 - dla ścian gr. 200mm – 3 gwoździe na połączenie,
 - dla ścian gr. 100mm – 2 gwoździe na połączenie.
 - b. Połączenia przewłazek ze słupkami za pomocą gwoździ pierścieniowych 3,4x130:
 - dla ścian gr. 200mm – 3 gwoździe na połączenie,
 - dla ścian gr. 100mm – 2 gwoździe na połączenie.
 - c. Połączenia słupków nad nadprożami za pomocą gwoździ pierścieniowych 3,1x90 (wbijane pod kątem).
 - d. połączenia belki zamykającej do słupków za pomocą gwoździ pierścieniowych 3,1x90 min. 2 szt. na słupek.
2. Ściany szkieletowe zewnętrzne
Słupki 6x20 cm C24 w rozstawie maks. co 60 cm, zabezpieczone 1 przewiązką w połowie wysokości. Poziyczne konstrukcyjne drewniane:
 - od zewnętrznej płyty gipsowo-włókna gr. 1,25 cm
 - od wzmocn. płyty OSB3 gr. 12 mm + płyta kartonowo-gipsowa typ A i H gr. 12,5 mm
3. Ściany szkieletowe wewnętrzne
Słupki 6x10 cm C24 w rozstawie maks. co 60 cm, zabezpieczone 1 przewiązką w połowie wysokości. Poziyczne konstrukcyjne drewniane:
 - obustronnie płyta OSB3 gr. 12 mm + płyta kartonowo-gipsowa typ A i H gr. 12,5 mm
4. Mocowanie płyty poszycia za pomocą zszyszek konstrukcyjnych 1,5 mm w rozstawie:
 - 75 mm dla ściągów zewnętrznych,
 - 150 mm dla ściągów wewnętrznych.Zakotwienie zszyszek min. 14 d, szerokość zszyszek min. 6d.
5. Klasa użytkowania konstrukcji:
 - ściany wewnętrzne – klasa 1,
 - ściany zewnętrzne – klasa 2.

OZNACZENIA ELEMENTÓW ŚCIAN

- OZNACZENIA ELEMENTÓW ŚCIANY
- Bz – belka zamykająca
 - N – nadproże
 - O – oczep
 - S – słup
 - P – podciąg
 - Pd – podwalina
 - Pw – przewiązka

UWAGI

1. POZIOM +0,00 ZGODNIE Z PROJEKTEM ARCHYTEKTONICZNYM.
2. RYSUNEK ROZPATRYWAM RAZEM Z PROJEKTEM BRANŻOWYM.
3. WYMARY SPRAWIŁO I PASOWAĆ NA BUDOWIE.
4. WSZELKIE WAPNOŚCI KONSULTOWAĆ Z PROJEKTAJENTEM.
5. ELEMENTY DREWNIANE ZABEZPIECZYĆ PRZED SZKODLIWYM DZIAŁANIEM OGNIĄ, GRZYBÓW DOMOWYCH, GRZYBÓW PLEŚNIOWYCH ORAZ SZKODNIKÓW TECHNICZNYCH DREWNA (NP. IMPREGNACJA PREPARATEM FOSFOS M-4).
6. DO PŁACZKI ELEMENTÓW DREWNIANYCH NA ŚRUBY STOSOWAĆ PODKŁADKI POMIĘKOWE O ŚREDNICY MIN. 3d I GRUBOŚCI MIN. 0,3d.
7. POŁĄCZENIA I KOTWIENIE ŚCIAN ZGODNIE Z RYS. DETALI K-36.
8. ROZPATRYWAM RAZEM Z ZAŚWIADANIAMI ELEMENTÓW.

MATERIAL

| | |
|------------------|---------------------|
| DREWNO LITE | C24 |
| DREWNO KLEJONE | GL24h |
| MAKS. WILGOTNOŚĆ | DREWNA LITEGO – 18% |

| | | | |
|---------|------|--------------|---------------|
| -- | -- | -- | -- |
| -- | -- | -- | -- |
| -- | -- | -- | -- |
| REWIZJA | DATA | ZAKRES ZMIAN | MODYFIKOWANIE |

JEDNOSTKA WYKONUJĄCA

GRUPAYANG ARCHITEKCI
UL. DEBOWA 1/2, 82-500 KWIŹDZYN
www.grupayang.pl; e-mail: pracownia@grupayang.pl
mobile: +48 735 963 730

INWESTYCJA:

ADRES: KWIDZYN, UL. LEŚNA, DZ. NR 24/1,

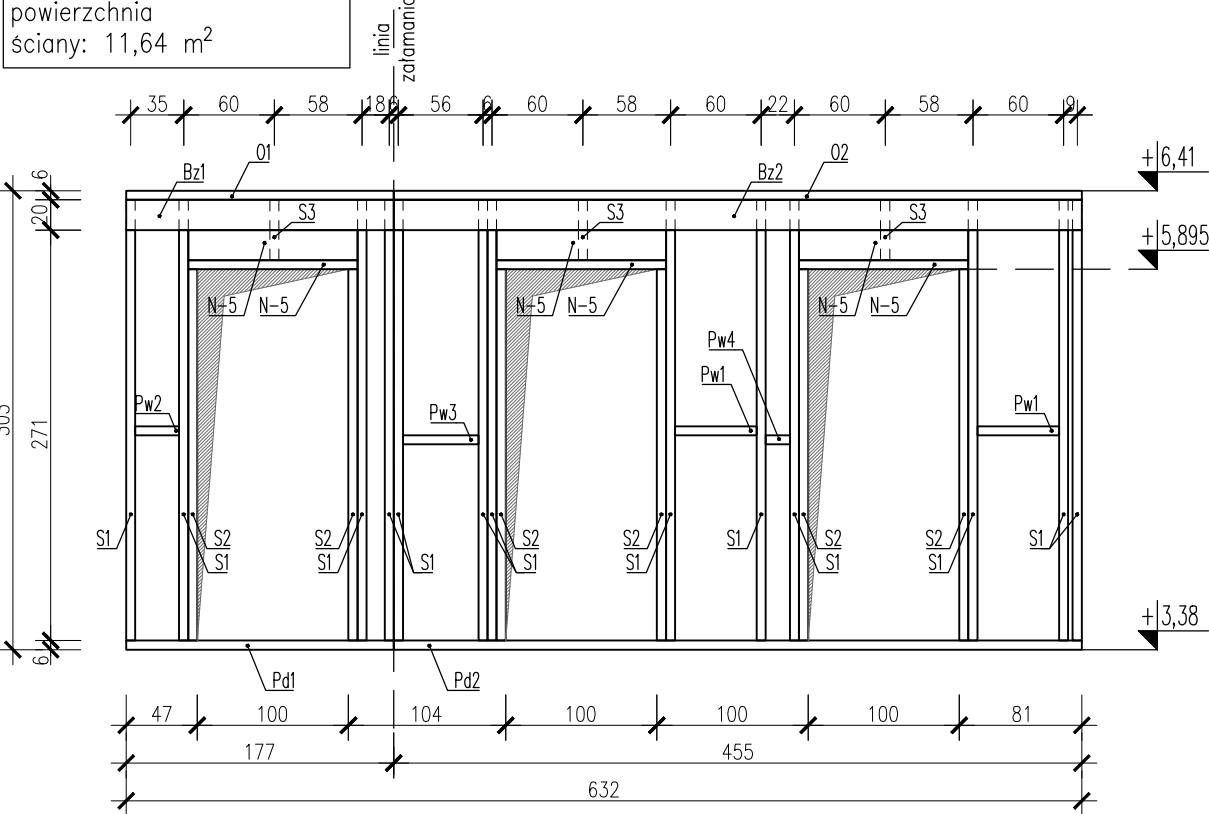
| | |
|--|--|
| | |
|--|--|

INWESTOR: NADLEŚNICTWO KWIDZYN
UL. BRATERSTWA NARODÓW 67, 82-500 KWIDZYN

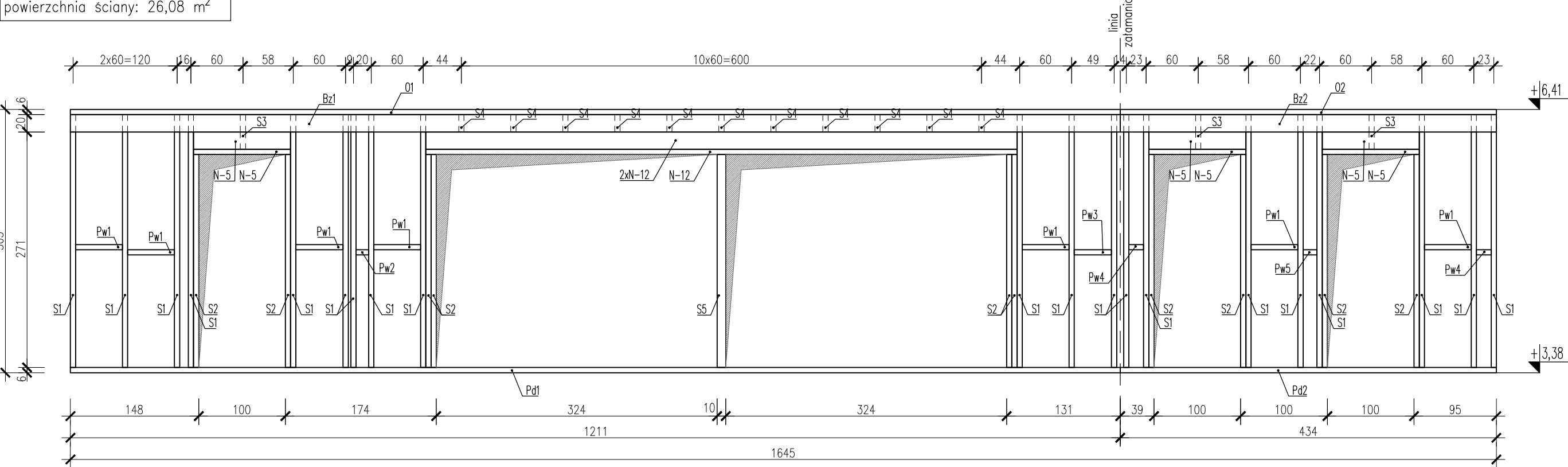
| | |
|-------------|---------------|
| TYTUŁ RYS.: | POZYCJA 1.2.3 |
|-------------|---------------|

| | | | | | | |
|---|----------|-----------------------------|--------|---------|---------|----------|
| PROJEKTOWA: mgr inż. Sebastian Szakiel | | NR UPŁ. POM/0221/POOK/07 | | PODPIS: | | |
| OPRACOWAŁ: mgr inż. Karol Gabrys | | NR UPŁ. — | | PODPIS: | | |
| SPRAWDZIŁ: mgr inż. Krzysztof Sokolowski | | NR UPŁ. WAM/0086/PBKb/19 | | PODPIS: | | |
| DATA OPRAC.: | STADIUM: | BRANDA: | SKALA: | FORMAT: | NR REW. | NR RYS.: |
| 09.2024 | PW | KONSTRUKCJA | 1:50 | A1 | — | K-33 |

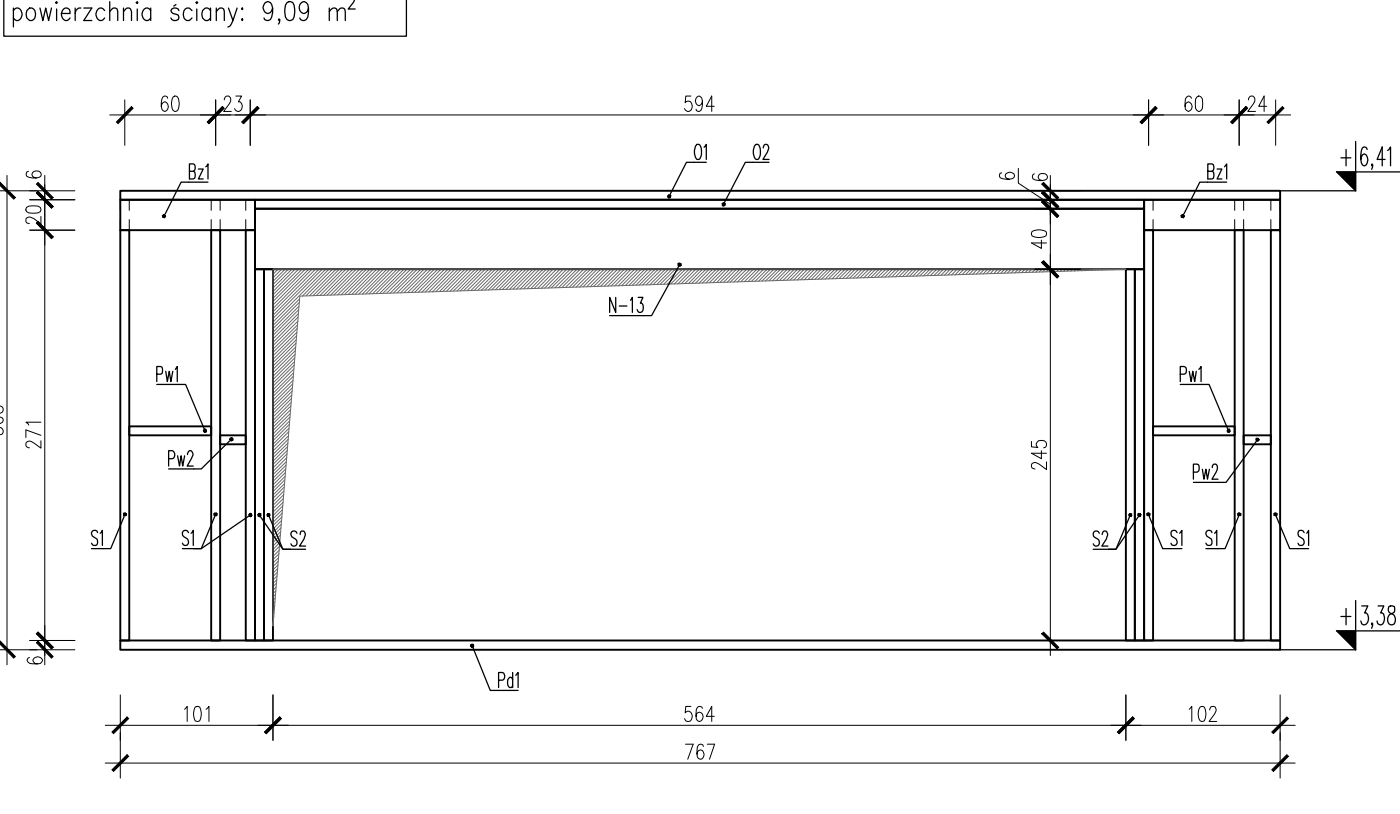
Poz. 2.2.2.1 – Ściana w osi E i E’ (1 szt.)



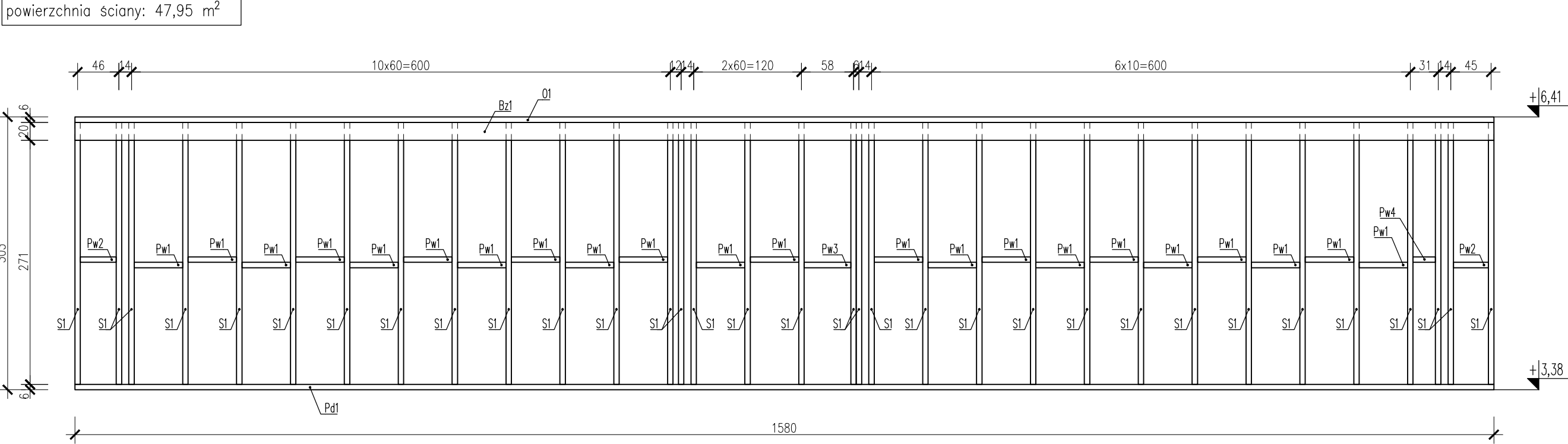
Poz. 2.2.2.2 Ściana w osi E’ i E’’ (1 szt.)



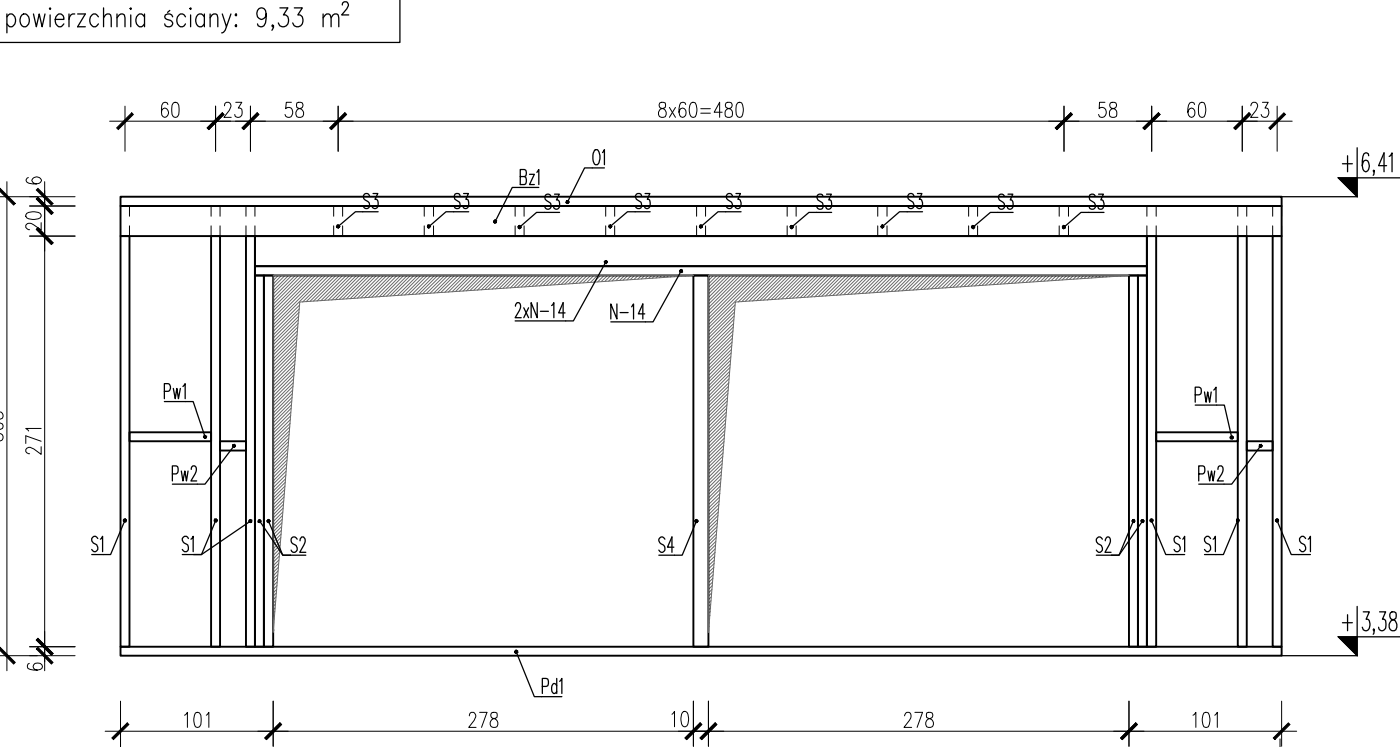
Poz. 2.2.2.3 Ściana w osi F’’ (1 szt.)



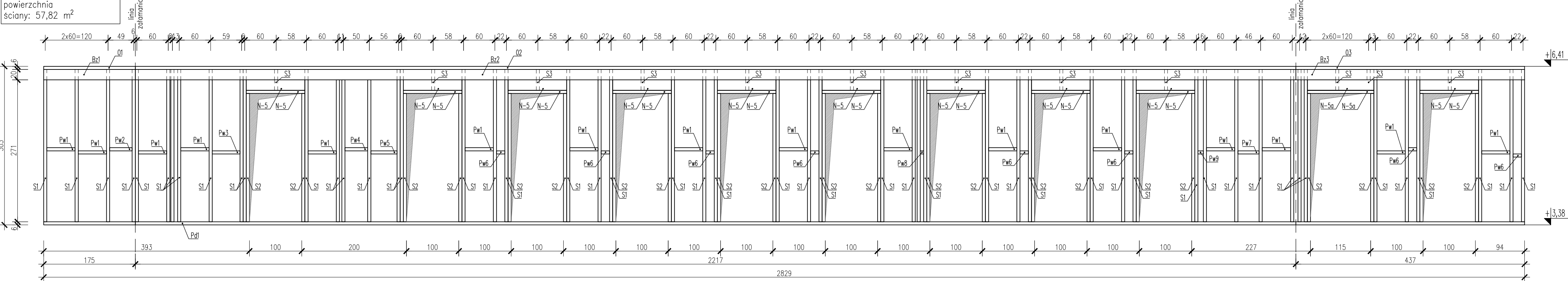
Poz. 2.2.2.4 Ściana w osi 9



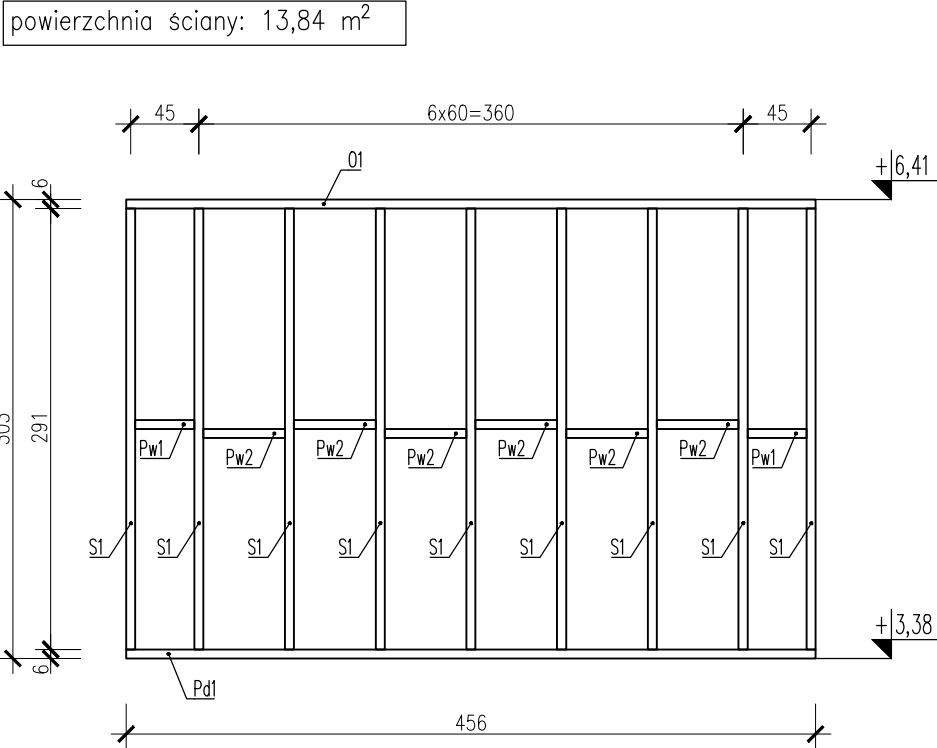
Poz. 2.2.2.5 Ściana w osi A’’



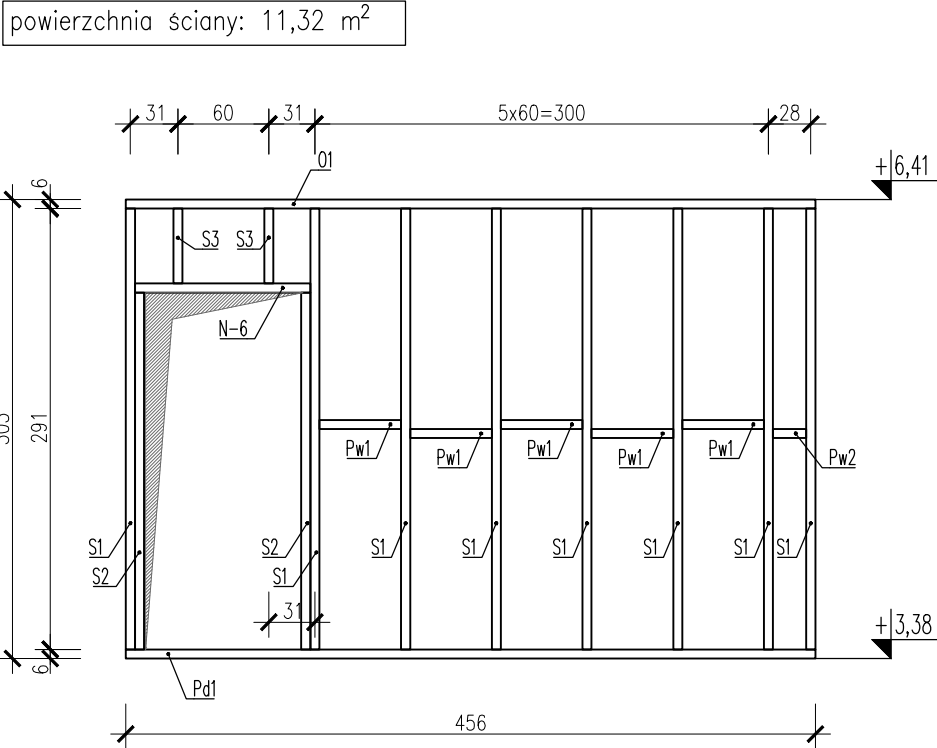
Poz. 2.2.2.6 Ściana w osi B’’, B’ i B (1 szt.)



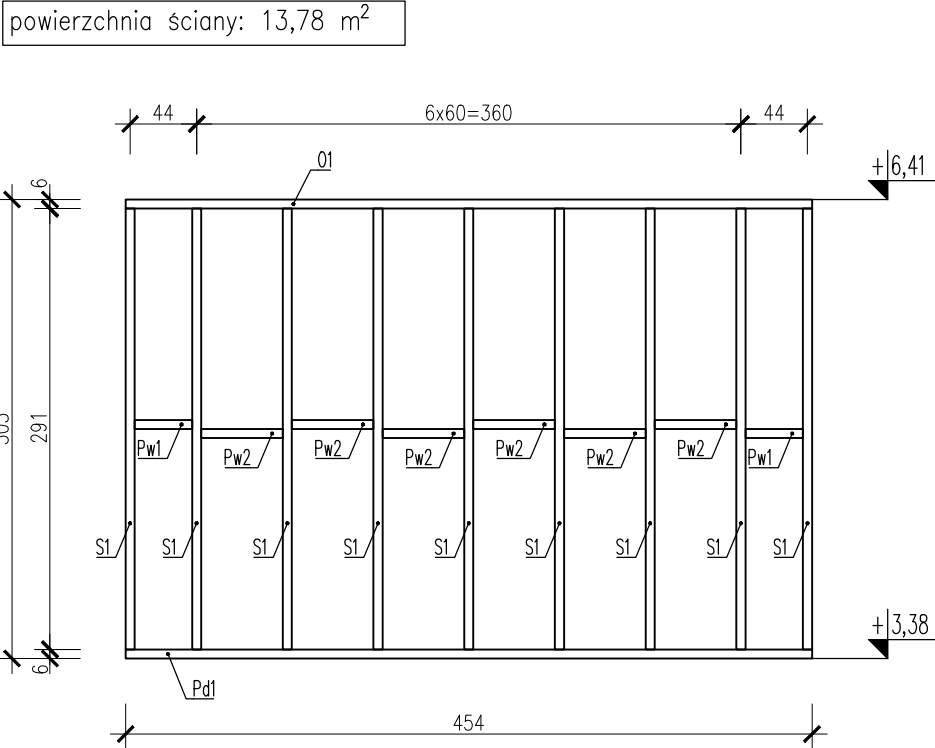
Poz. 2.2.4 (9 szt.)



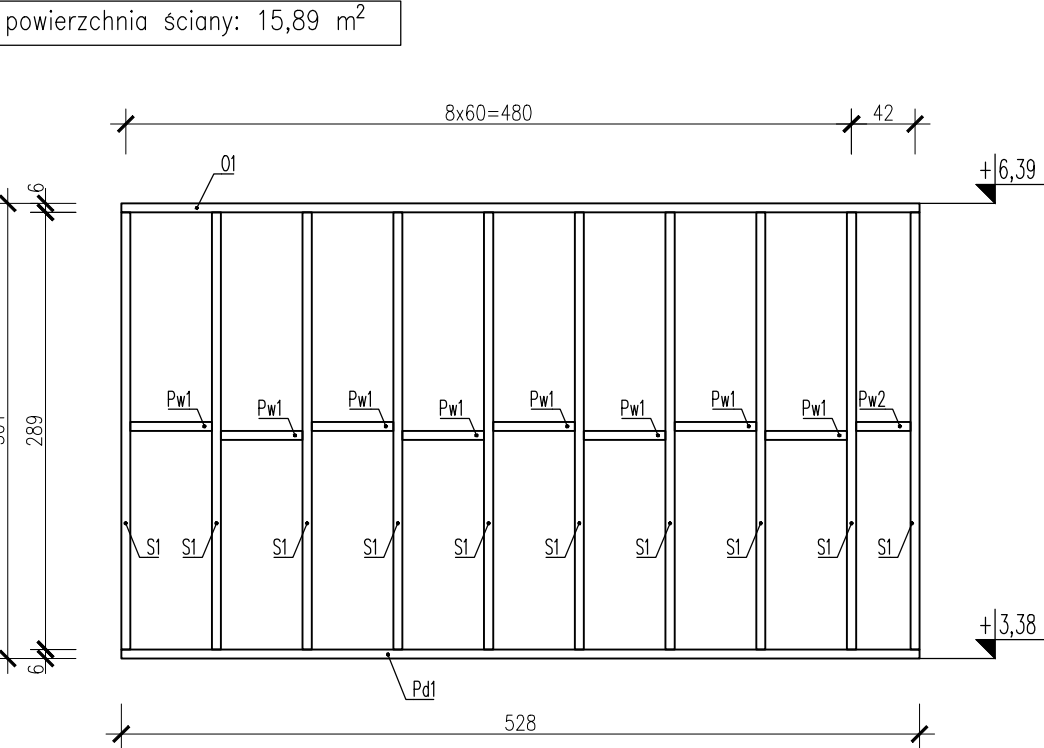
Poz. 2.2.5 (1 szt.)



Poz. 2.2.6 (2 szt.)



Poz. 2.2.7 (1 szt.)



WYTYCZNE WYKONAWCZE

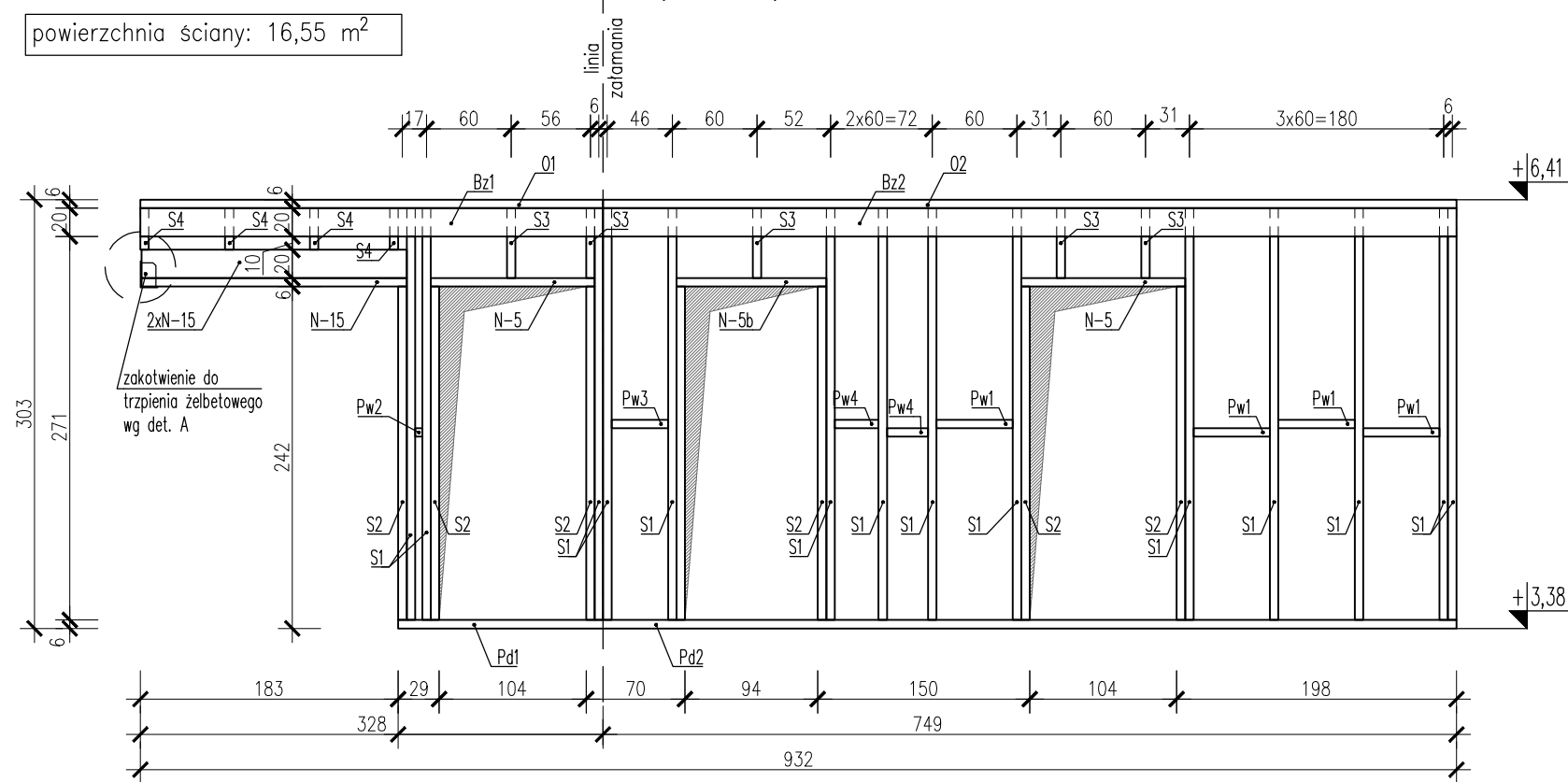
- Polaczenia ściany szkieletowej:
 - Polaczenia słupków z podwalinami i oczepami za pomocą gwoździ piersieniowych 3,4x130:
 - dla ścian gr. 200mm – 3 gwoździe na połączenie,
 - dla ścian gr. 100mm – 2 gwoździe na połączenie.
 - Polaczenia przewiązek ze słupkami – za pomocą gwoździ piersieniowych 3,4x130:
 - dla ścian gr. 200mm – 3 gwoździe na połączenie,
 - dla ścian gr. 100mm – 2 gwoździe na połączenie.
 - Polaczenia słupków nad nadproziami za pomocą gwoździ piersieniowych 3,1x90 (wbijane pod kątem).
 - polaczenia belki zamykającej do słupków za pomocą gwoździ piersieniowych 3,1x90 min. 2 szt. na słupkę.
- Ściany szkieletowe zewnętrzne
Słupki 6x20 cm C24 w rozstawie maks. co 60 cm, zabezpieczone 1 przewiązką w połowie wysokości. Poszycie konstrukcyjne dwustronne:
 - od zewnątrz płyta gipsowo-włókna gr. 1,25 cm
 - od wewnątrz płyta OSB/3 gr. 12 mm + płyta kartonowo-gipsowa typ A i H gr. 12,5 mm
- Ściany szkieletowe wewnętrzne
Słupki 6x10 cm C24 w rozstawie maks. co 60 cm, zabezpieczone 1 przewiązką w połowie wysokości. Poszycie konstrukcyjne dwustronne:
 - 75 mm dla ściegów zewnętrznych,
 - 150 mm dla ściegów wewnętrznych.Zakotwienie zszyszek min. 14 d, szerokość zszyszek min. 6d.
- Klasa użytkowania konstrukcji:
 - ściany wewnętrzne – klasa 1,
 - ściany zewnętrzne – klasa 2.

- UZNAJENIA ELEMENTÓW ŚCIAN
- Bz – belka zamykająca
 - N – nadproże
 - O – oczep
 - S – słup
 - P – podciąg
 - Pd – podwalina
 - Pw – przewiązka

| UWAGI | | | |
|--|--------------------------|--|-------------|
| 1. POZIOM ±0,00 ZGODNIE Z PROJEKTEM ARCHYTEKTONICZNYM. | | | |
| 2. RYSUNEK ROZPATRYWAĆ RAZEM Z PROJEKTEM BRANŻOWYMI. | | | |
| 3. WYMIARY SPRAWDZIĆ I PASOWAĆ NA BUDOWIE. | | | |
| 4. WSZELKIE WĄTPLIWOŚCI KONSULTOWAĆ Z PROJEKTANTEM. | | | |
| 5. ELEMENTY DREWNIANE ZABEZPIECZYĆ PRZED SZKODLIWYM DZIAŁANIEM OGNI, GRZYBÓW DOMOWYCH, GRZYBÓW PLEŚNIOWYCH ORAZ SZKODNIKÓW TECHNICZNYCH DREWNA (NP. IMPREGNACJA PREPARATEM FOBOS M-4). | | | |
| 6. DO POŁĄCZEŃ ELEMENTÓW DREWNIANYCH NA ŚRUBY STOSOWAĆ PODKŁADKI POWIEKSZONE O ŚREDNICĘ MIN. 3d I GRUBOŚCI MIN. 0,3d. | | | |
| 7. POŁĄCZENIA I KOTWIENIE ŚCIAN ZGODNIE Z RYS. DETALI K-36. | | | |
| 8. ROZPATRYWAĆ RAZEM Z ZESTAWIENIAMI ELEMENTÓW. | | | |
| MATERIAŁ | | | |
| DREWNO LITE C24 | | | |
| DREWNO KLEJONE GL24h | | | |
| MAKS. WILGOTNOŚĆ DREWNA UŁEGO – 18% | | | |
| - | - | - | - |
| - | - | - | - |
| - | - | - | - |
| REWIZJA | DATA | ZAKRES ZMIAN | MODYFIKOWAŁ |
| JEDYNOŚĆ WYKONAWCZA: | | | |
| GRUPA YANG ARCHITECT SP. Z O.O. SP. K. UL. LECZNA 1/2, 01-550 KWIŹDZYN WWW.GRUPAYANGARCHITECT.PL TEL. +48 71 51 11 710 E-MAIL: biuro@grupayangarchitect.pl | | INWESTOR: BUDOWA SIEDZIBY NADLEŚNICTWA KWIŹDZYN BUDYNEK "A" – BUDYNEK BIUROWY | |
| ADRES: KWIŹDZYN, UL. LEŚNA, DZ. NR 24/1, OBRĘB 0018, JEJEN. EWID. 220701_1 KWIŹDZYN | | | |
| INWESTOR: NADLEŚNICTWO KWIŹDZYN UL. BRATERSTWA NARODÓW 67, 82-500 KWIŹDZYN | | | |
| TYTUŁ RYS.: POZYCJA 2.2.2, 2.2.4, 2.2.5, 2.2.6, 2.2.7 | | | |
| PROJEKTOWAŁ: mgr inż. Sebastian Szakiel | NR UPN: POM/0221/P00K/07 | PODPIS: | |
| OPRACOWAŁ: mgr inż. Karol Gabrys | NR UPN: - | PODPIS: | |
| SPRAWDZIŁ: mgr inż. Krzysztof Sokółowski | NR UPN: WAW/0086/PB06/19 | PODPIS: | |
| DATA OPRAC.: 09.2024 | STADIUM: PW | BRANŻA: KONSTRUKCJA | SKALA: 1:50 |
| NR ROK: A1 | NR ROK: - | NR RYS.: K-34 | |

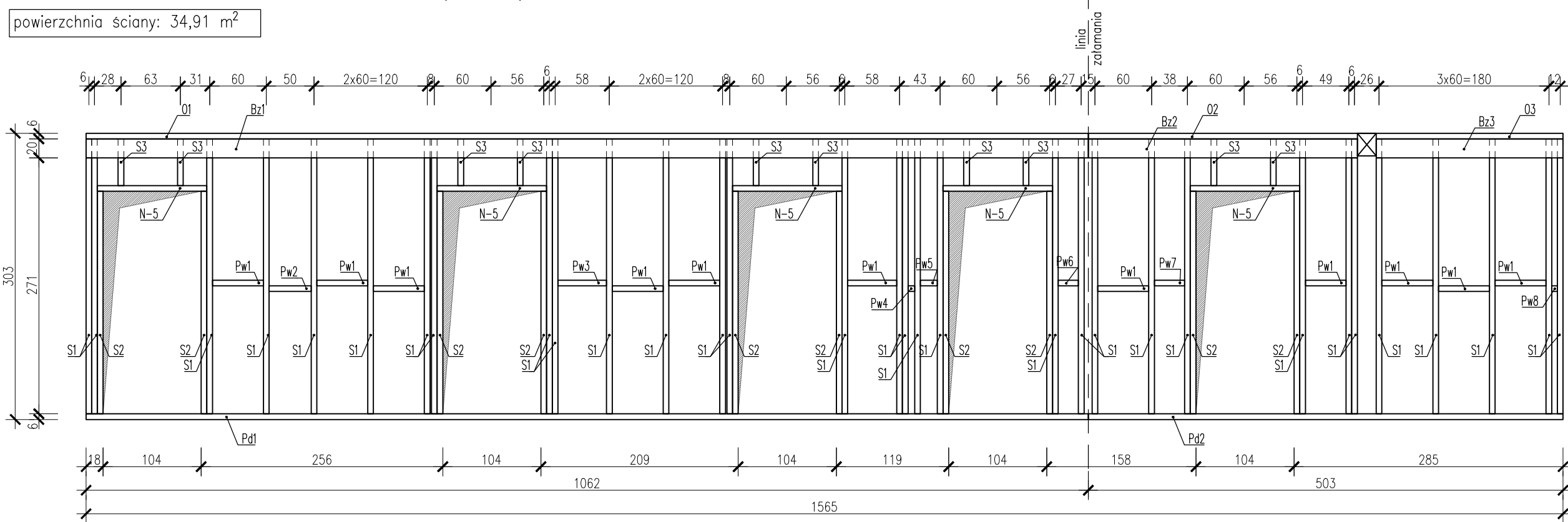
Poz. 2.2.3.1 Ściana w osi C i C' (1 szt.)

powierzchnia ściany: 16,55 m²



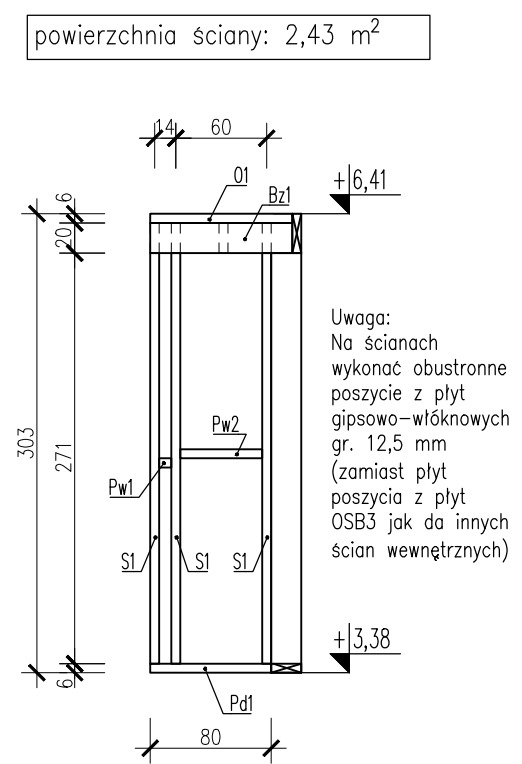
Poz. 2.2.3.2 Ściana w osi C' i C'' (1 szt.)

powierzchnia ściany: 34,91 m²



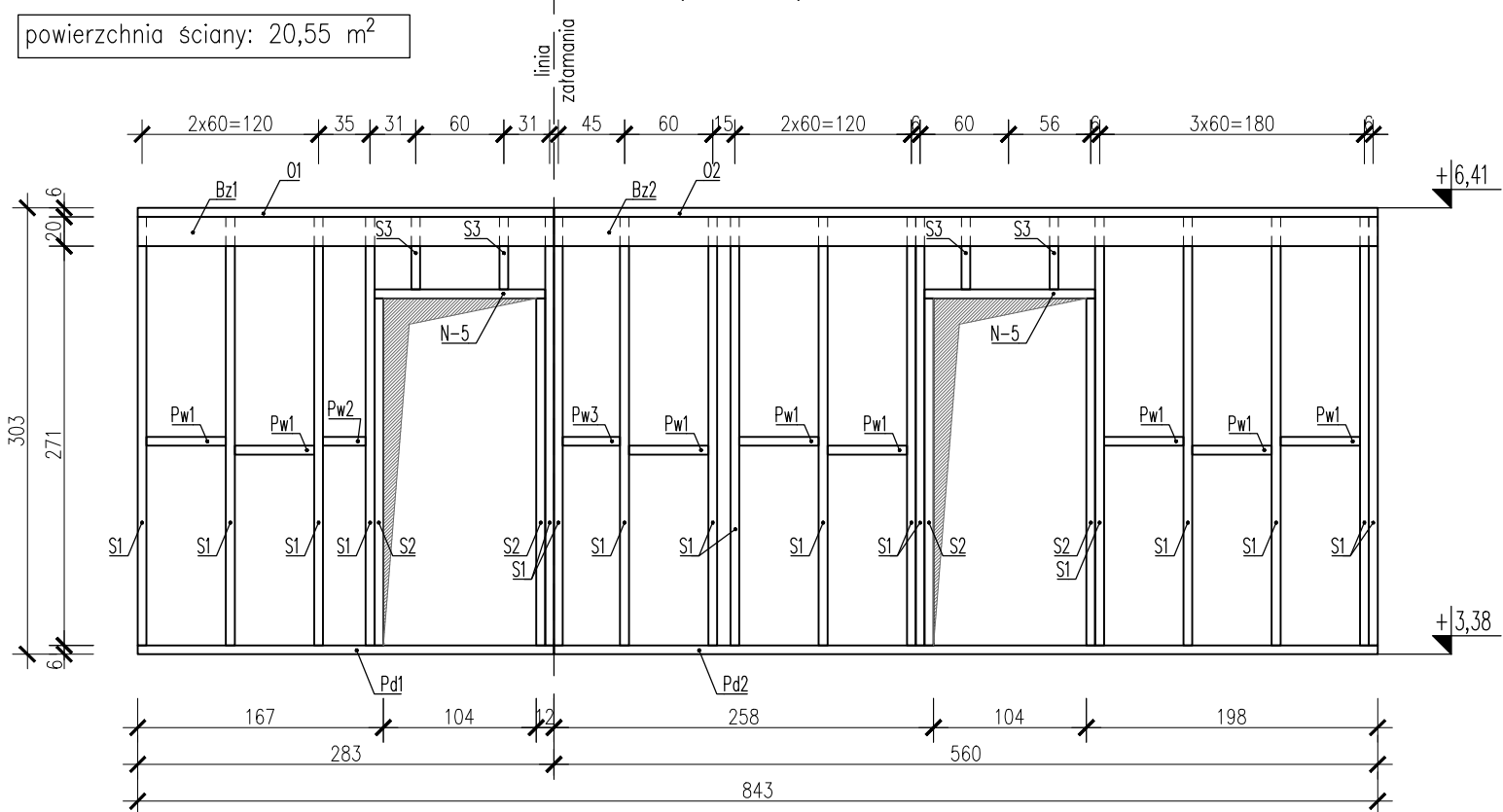
Poz. 2.2.3.3 Ściana w osi C''/D''(2 szt.)

powierzchnia ściany: 2,43 m²



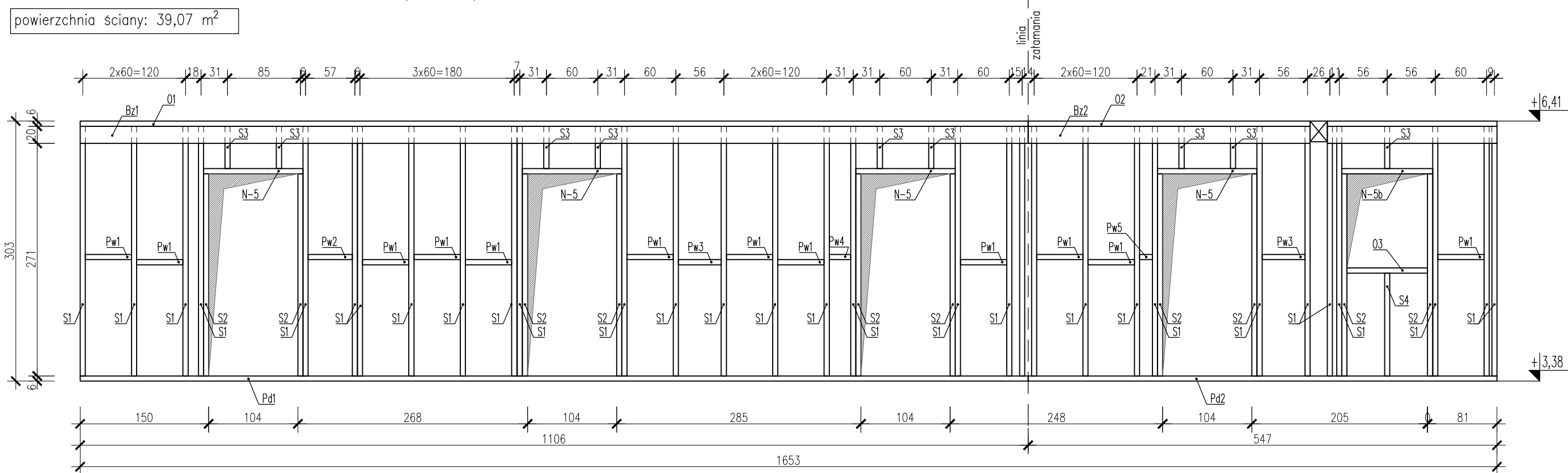
Poz. 2.2.3.4 Ściana w osi D i D' (1 szt.)

powierzchnia ściany: 20,55 m²



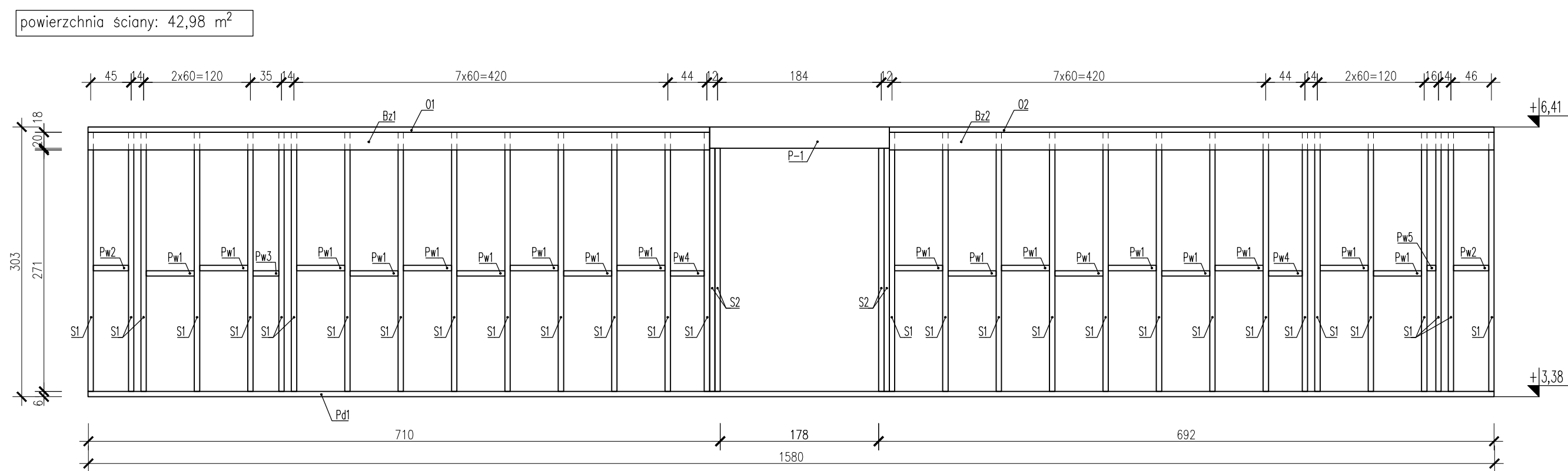
Poz. 2.2.3.5 Ściana w osi D' i D'' (1 szt.)

powierzchnia ściany: 39,07 m²



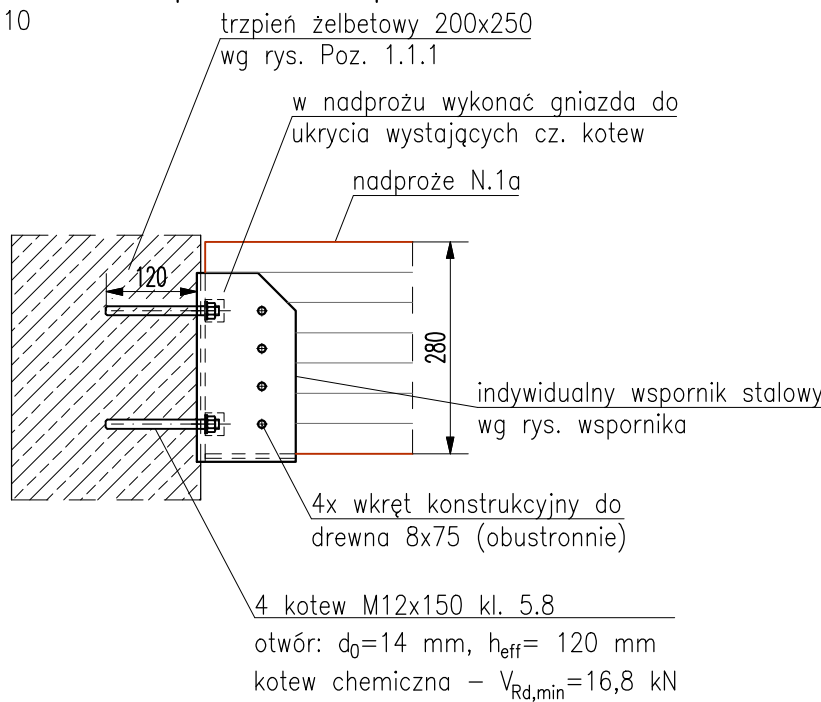
Poz. 2.2.3.6 Ściana w osi 8

powierzchnia ściany: 42,98 m²



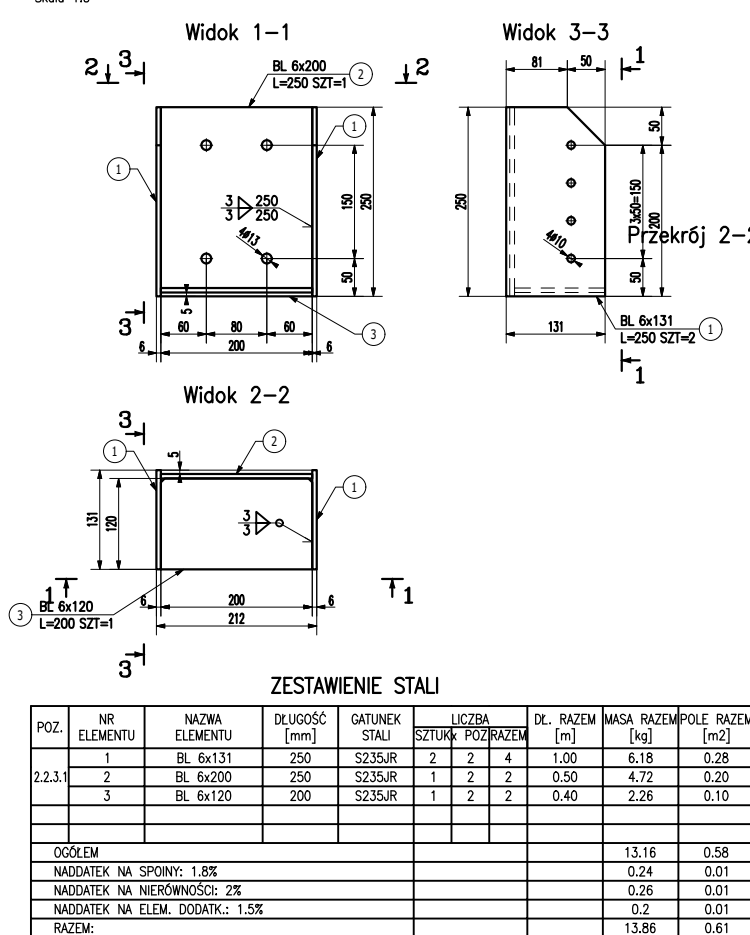
Detal "A" – oparcie nadproża na ścianie

Skala 1:10



Wspornik stalowy (2 szt.)

Skala 1:5



| ZESTAWIENIE STALI | | | | | | | | | |
|----------------------------|-------------|---------------------|--------------|-------------|-------------|-------------|-------------|-------------|-------------|
| POZ. | NR ELEMENTU | WZDM. ELEMENTU (mm) | DŁUGOŚĆ (mm) | CIĘŻAR (kg) | CIĘŻAR (kg) | CIĘŻAR (kg) | CIĘŻAR (kg) | CIĘŻAR (kg) | CIĘŻAR (kg) |
| 1 | Bz 6x131 | 350 | 5250 | 2 | 2 | 4 | 1,00 | 6,18 | 0,38 |
| 2 | Bz 6x250 | 350 | 5250 | 1 | 2 | 2 | 0,50 | 4,72 | 0,29 |
| 3 | Bz 6x120 | 200 | 5250 | 1 | 2 | 2 | 0,40 | 2,28 | 0,10 |
| RAZEM | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | 13,18 | 0,76 |
| MATERIAŁY NA SPORTE 1,18 | | | | | | | | 0,24 | 0,01 |
| MATERIAŁY NA NIEKORZYSC 28 | | | | | | | | 0,26 | 0,01 |
| MATERIAŁY NA KŁADNIE 1,58 | | | | | | | | 0,22 | 0,01 |
| RAZEM | | | | | | | | 13,86 | 0,78 |

WYTYCZNE WYKONAWCZE

- Polaczenia ściany szkieletowej.
 - Polaczenia słupów z podwalinami i ocepami za pomocą gwoździ piersieniowych 3,4x130:
 - dla ścian gr. 200mm – 3 gwoździe na połączenie,
 - dla ścian gr. 100mm – 2 gwoździe na połączenie.
 - Polaczenia przewiązek ze słupkami za pomocą gwoździ piersieniowych 3,4x130:
 - dla ścian gr. 200mm – 3 gwoździe na połączenie,
 - dla ścian gr. 100mm – 2 gwoździe na połączenie.
 - Polaczenia słupków nad nadproziami za pomocą gwoździ piersieniowych 3,1x90 (wbijane pod kątem).
 - połączenia belki zamykającej do słupków za pomocą gwoździ piersieniowych 3,1x90 min. 2 szt. na słupkę.
- Ściany szkieletowe zewnętrzne.

Słupki 6x20 cm C24 w rozstawie maks. co 60 cm, zabezpieczone 1 przewiązką w połowie wysokości. Pozięcie konstrukcyjne dwustronne:

 - od zewnątrz płyta gipsowo-włókna gr. 1,25 cm
 - od wewnątrz płyta OSB/3 gr. 12 mm + płyta kartonowo-gipsowa typ A i H gr. 12,5 mm
- Ściany szkieletowe wewnętrzne.

Słupki 6x10 cm C24 w rozstawie maks. co 60 cm, zabezpieczone 1 przewiązką w połowie wysokości. Pozięcie konstrukcyjne dwustronne:

 - obustronnie płyta OSB/3 gr. 12 mm + płyta kartonowo-gipsowa typ A i H gr. 12,5 mm
- Moocowanie płyt poszycia za pomocą zszywek konstrukcyjnych 1,5 mm w rozstawie:
 - 75 mm dla ściegów zewnętrznych,
 - 150 mm dla ściegów wewnętrznych.Zakotwienie zszywek min. 14 d, szerokość zszywek min. 6d.
- Klasa użytkowania konstrukcji:
 - ściany wewnętrzne – klasa 1,
 - ściany zewnętrzne – klasa 2.

- ZNACZENIA ELEMENTÓW ŚCIAN
- Bz – belka zamykająca
 - N – nadproże
 - O – ocep
 - S – słup
 - P – podciąg
 - Pd – podwalina
 - Pw – przewiązka

UWAGI

- POZIOM ±0,00 ZGODNIE Z PROJEKTEM ARCHYTEKTONICZNYM.
- RYSEK ROZPATRYWAC RAZEM Z PROJEKTEM BRANŻOWYMI.
- WYMIARY SPRAWDZIĆ I PASOWAĆ NA BUDOWIE.
- WSZELKIE WYPUNKSOWE KONSULTACJE Z PROJEKTEM.
- ELEMENTY DREWNIANE ZABEZPIECZYĆ PRZED SZKODLIWYM DZIAŁANIEM OGNI, GRZYBÓW DOMOWYCH, GRZYBÓW PLESNIOWYCH ORAZ SZKODNIKÓW TECHNICZNYCH DREWNA (NP. IMPREGNACJA PREPARATEM FOSBOS M-4).
- DO POŁĄCZEŃ ELEMENTÓW DREWNIANYCH NA ŚRUBY STOSOWAĆ PODKŁADKI POWIEKSZONE O ŚREDNICĘ MIN. 3d I GRUBOŚĆ MIN. 0,3d.
- POŁĄCZENIA I KOTWIENIE ŚCIAN ZGODNIE Z RYS. DETALI K-36.
- ROZPATRYWAC RAZEM Z ZESTAWIENIAMI ELEMENTÓW.

MATERIAŁ

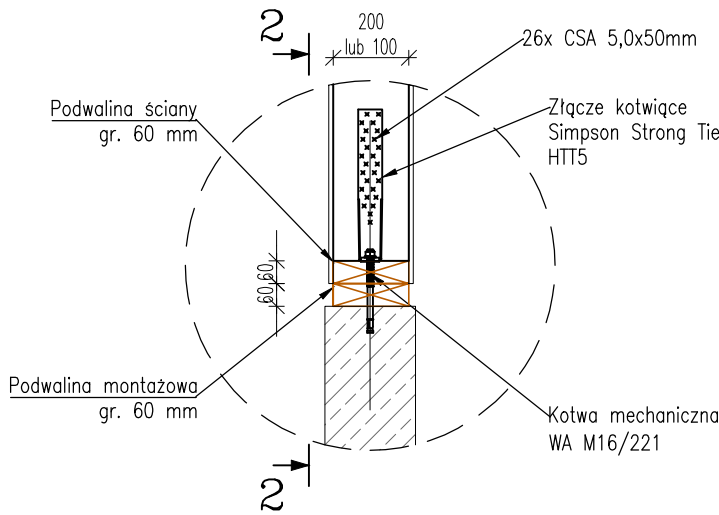
DREWNO LITE C24
DREWNO KLEJANE GL24h
MAKS. WILGOTNOŚĆ DREWNA UŁEGO – 18%

| | | | |
|---------|------|--------------|-------------|
| - | - | - | - |
| - | - | - | - |
| - | - | - | - |
| REWIZJA | DATA | ZAKRES ZMIAN | MODYFIKOWAŁ |

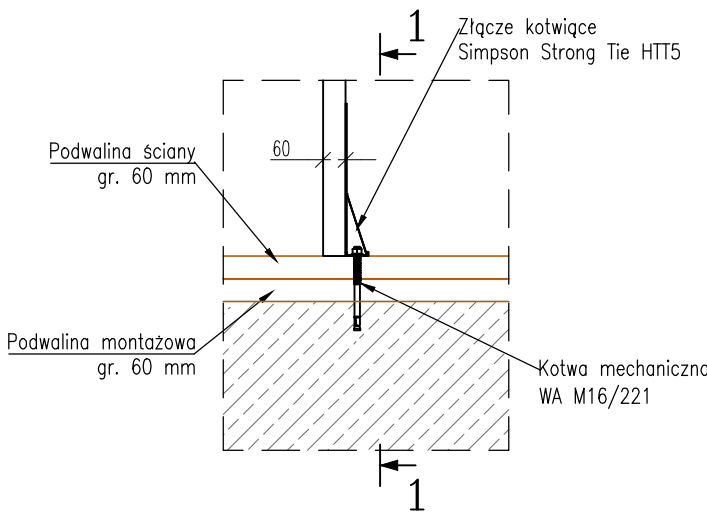
| | | | |
|--|--------------------------|--|---------------|
| KONSTRUKCJA WYKONAWCZA | | GRUPA YANG ARCHITECTO SP. Z O.O. SP. J. K. | |
| www.grupayangarchitekto.pl | | www.grupayangarchitekto.pl | |
| KONSTRUKCJA WYKONAWCZA | | BUDOWA SIEDZIBY NADLEŚNICTWA KWIŹDZYN BUDYNIEK "A" – BUDYNEK BIUROWY | |
| ADRES: | | KWIŹDZYN, UL. LEŚNA, DZ. NR 24/1, OBRĘB 0018, JEJEN. EWID. 220701_1 KWIŹDZYN | |
| INWESTOR: | | NADLEŚNICTWO KWIŹDZYN UL. BRATEKSTWA NARODÓW 67, 82-500 KWIŹDZYN | |
| TYTUŁ RYS.: POZYCJA 2.2.3 | | | |
| PROJEKTOWAŁ: mgr inż. Sebastian Szakiel | NR LPR: POM/0221/P00K/07 | PODPIS: | |
| OPRACOWAŁ: mgr inż. Karol Gabrys | NR LPR: - | PODPIS: | |
| SPRAWDZIŁ: mgr inż. Krzysztof Sokółowski | NR LPR: WAW/0086/PB06/19 | PODPIS: | |
| DATA OPRAC.: 09.2024 | STADIUM: KONSTRUKCJA | SKALA: 1:50 | NR RYS.: K-35 |

Detal "A" – kotwienie ścian
lokalizacja punktów kotwień PK wg rzutu parteru

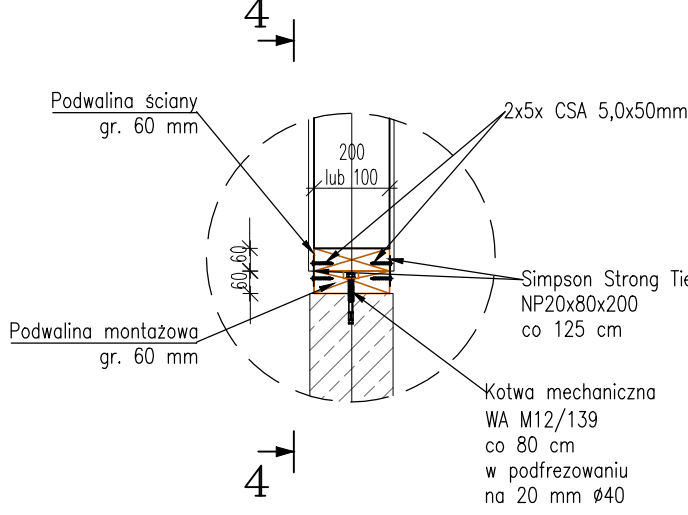
Widok 1



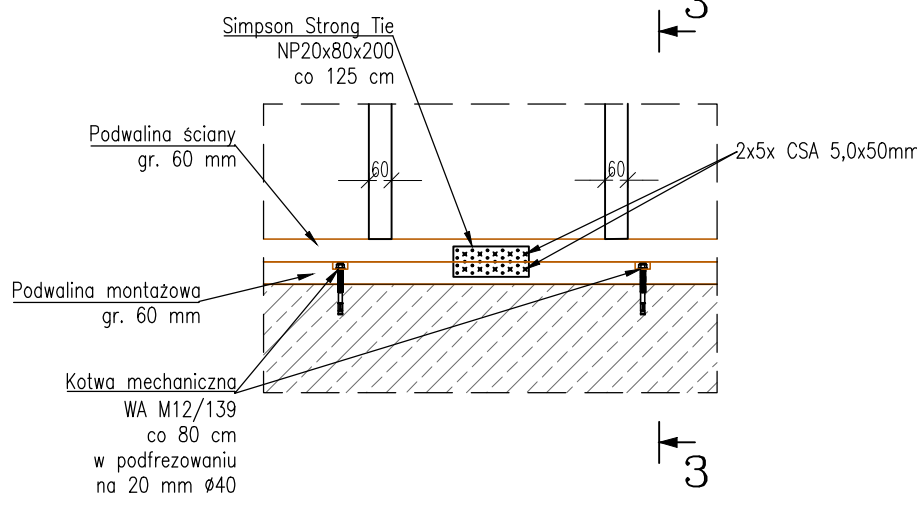
Widok 2



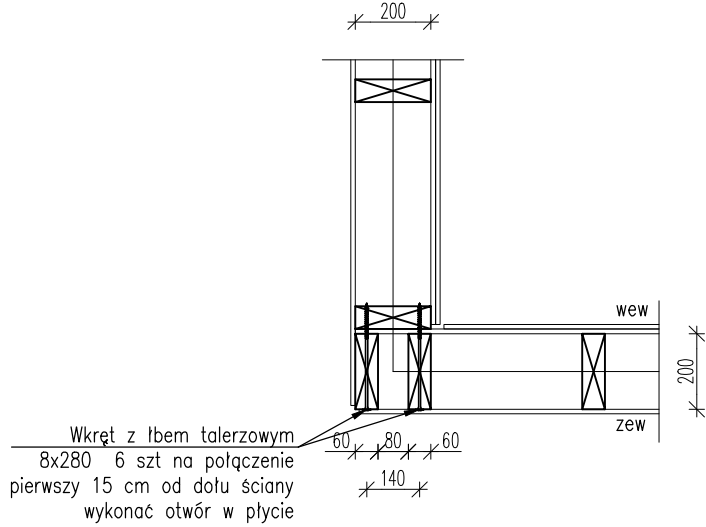
Widok 3



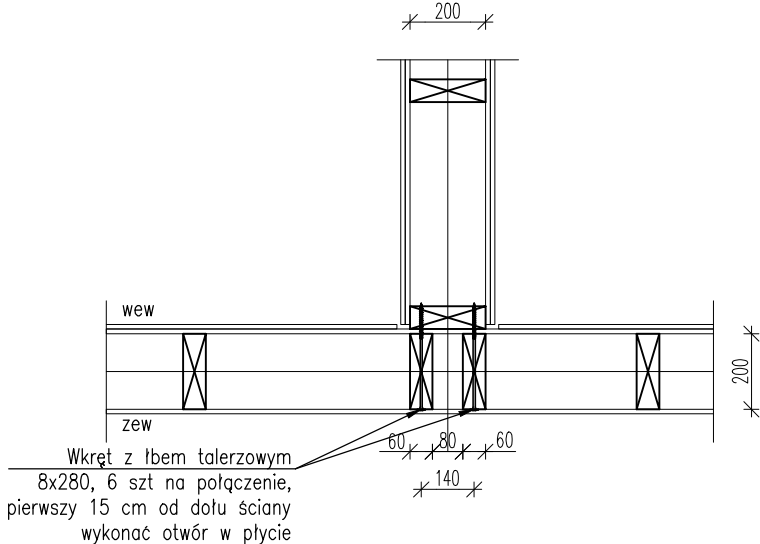
Widok 4



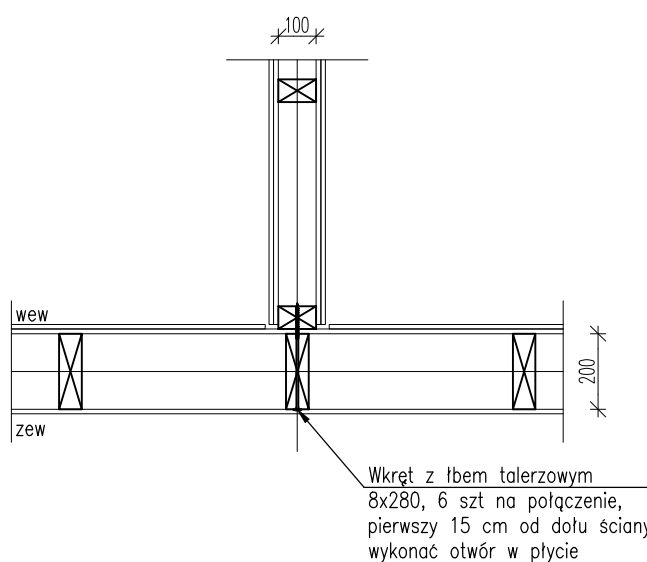
Detal "C" – połączenie ścian zew. L



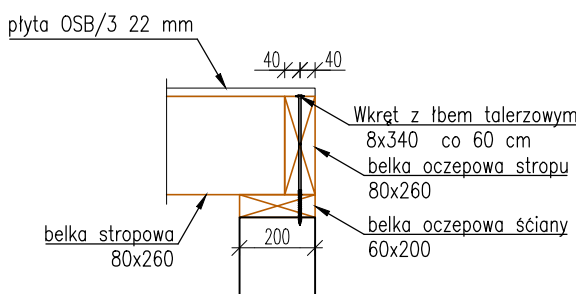
Detal "D" – połączenie ścian zew. i wew. T



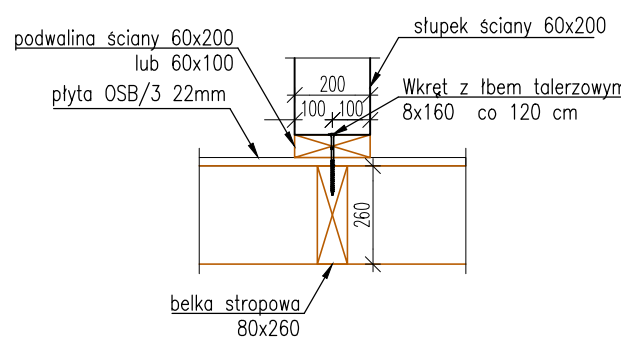
Detal "E" – połączenie ścian zew. i wew. T



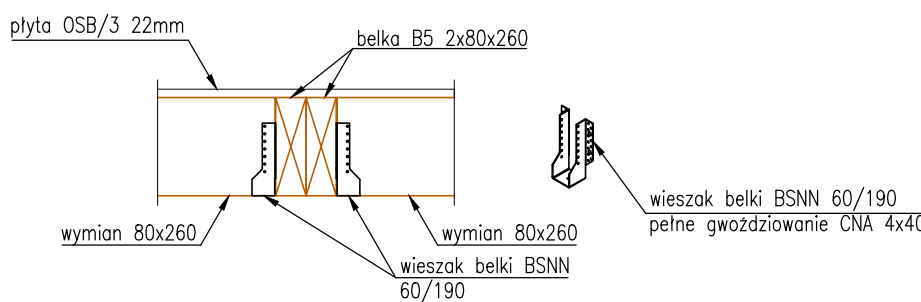
Detal "F" – połączenie strop ściana



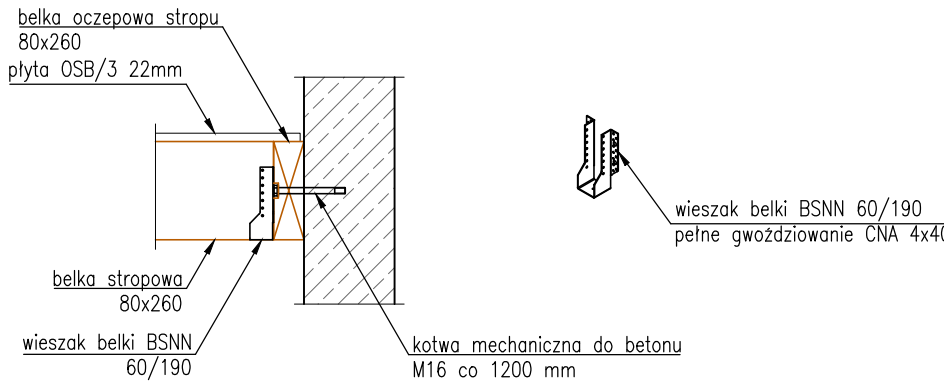
Detal "G" – kotwienie ścian piętra



Detal "H" – połączenie belki stropowej B5 z wymianem



Detal "I" – połączenie belki stropowej B2 ze ścianą klatki



| UWAGI | |
|-------|--|
| 1. | POZIOM $\pm 0,00$ ZGODNIE Z PROJEKTEM ARCHYTEKTONICZNYM. |
| 2. | RYSUNEK ROZPATRYWAĆ RAZEM Z PROJEKTEM BRANŻOWYMI. |
| 3. | WYMIARY SPRAWDZIĆ I PASOWAĆ NA BUDOWIE. |
| 4. | WSZELKIE WĄTPLIWOŚCI KONSULTOWAĆ Z PROJEKTANTEM. |
| 5. | ELEMENTY DREWNIANE ZABEZPIECZYĆ PRZED SZKODLIWYM DZIAŁANIEM OGNIĄ, GRZYBÓW DOMOWYCH, GRZYBÓW PLEŚNIOWYCH ORAZ SZKODNIKÓW TECHNICZNYCH DREWNA (NP. IMPREGNACJA PREPARATEM FOBOS M-4). |
| 6. | DO POŁĄCZEŃ ELEMENTÓW DREWNIANYCH NA ŚRUBY STOSOWAĆ PODKŁADKI POWIĘKSZONE O ŚREDNICY MIN. 3d i GRUBOŚCI MIN 0,3d. |

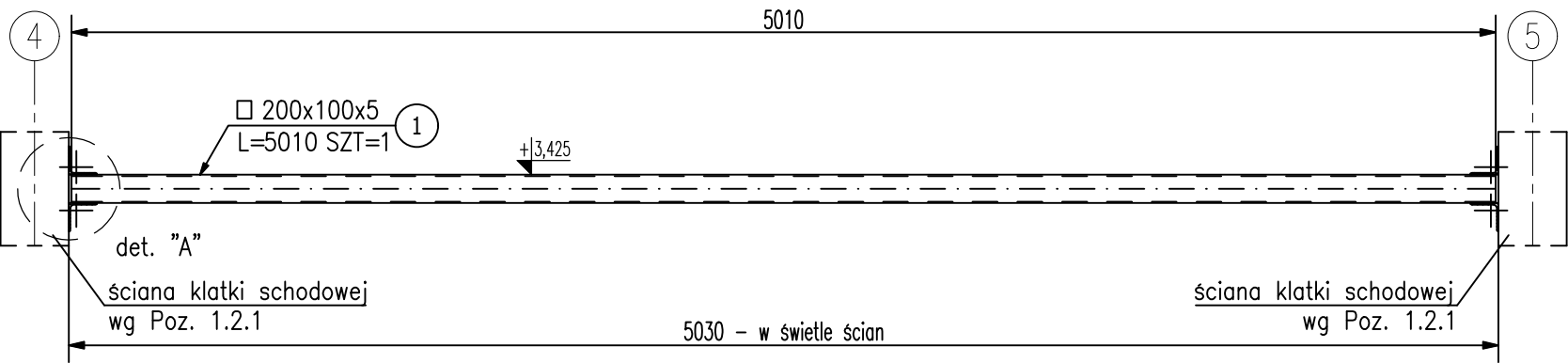
| MATERIAŁ | |
|--------------------------------|-------|
| DREWNO LITE | C24 |
| DREWNO KLEJONE | GL24h |
| MAKS. WILGOTNOŚĆ DREWNA LITEGO | – 18% |

| | | | |
|---------|------|--------------|-------------|
| – | – | – | – |
| – | – | – | – |
| – | – | – | – |
| REWIZJA | DATA | ZAKRES ZMIAN | MODYFIKOWAŁ |

| | | | |
|--------------------------------|--|--|--|
| JEDNOSTKA WYKONUJĄCA: | | GRUPA YANG ARCHITEKCI SP. Z O.O. SP. K. | |
| UL. DĘBOWA 1/2, 82-500 KWIDZYN | | www.grupayang.pl; e-mail: pracownia@grupayang.pl | |
| INWESTYCJA: | | BUDOWA SIĘDZIBY NADLEŚNICTWA KWIDZYN | |
| ADRES: | | BUDYNEK "A" – BUDYNEK BIUROWY | |
| INWESTOR: | | KWIDZYN, UL. LEŚNA, DZ. NR 24/1, | |
| TYTUŁ RYS.: | | NADLEŚNICTWO KWIDZYN | |
| PROJEKTANT: | | UL. BRATEKSTWA NARODÓW 67, 82-500 KWIDZYN | |
| OPRACOWAŁ: | | DETALY POŁĄCZEŃ | |
| SPRAWDZIŁ: | | PROJEKTANT: mgr inż. Sebastian Szakiel | |
| DATA OPRAC.: | | OPRACOWAŁ: mgr inż. Karol Gabrys | |
| STADIUM: | | SPRAWDZIŁ: mgr inż. Krzysztof Sokolowski | |
| BRANŻA: | | DATA OPRAC.: 09.2024 | |
| SKALA: | | STADIUM: PW | |
| FORMAT: | | BRANŻA: KONSTRUKCJA | |
| NR. RYS.: | | SKALA: 1:20 | |
| K-36 | | FORMAT: A2 | |
| | | NR. RYS.: – | |

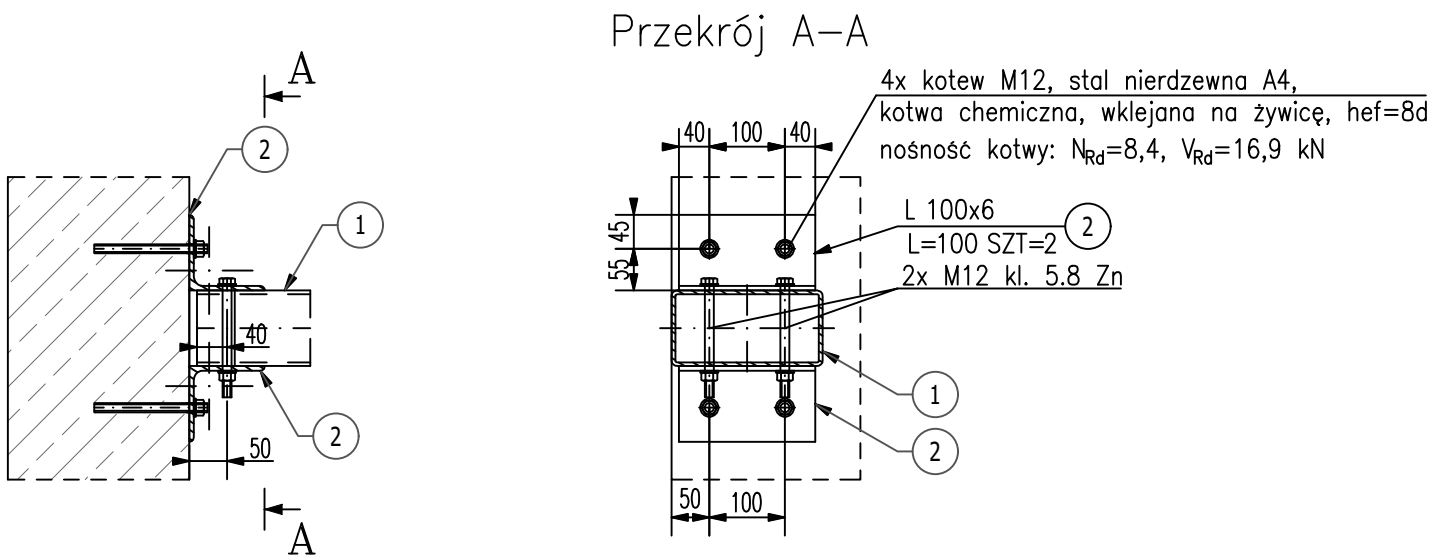
Poz.1.3.6 Belka stalowa (1 szt.)

Skala 1 : 25



Szczegół "A" – podstawa słupa

Skala 1 : 10



ZESTAWIENIE STALI

| POZ. | NR ELEMENTU | NAZWA ELEMENTU | DŁUGOŚĆ [mm] | GATUNEK STALI | LICZBA | | | DŁ. RAZEM [m] | MASA RAZEM [kg] | POLE RAZEM [m2] |
|---------------------------------|-------------|----------------|--------------|---------------|--------|-----|-------|---------------|-----------------|-----------------|
| | | | | | SZTUK | POZ | RAZEM | | | |
| 1.3.6 | 1 | □ 200x100x5 | 5010 | S235JR | 1 | 1 | 1 | 5.01 | 113.23 | 2.94 |
| | 2 | L 100x6 | 100 | S235JR | 2 | 1 | 2 | 0.20 | 1.85 | 0.08 |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| OGÓŁEM | | | | | | | | | 115.08 | 3.02 |
| NADDATEK NA SPOINY: 1.8% | | | | | | | | | 2.07 | 0.05 |
| NADDATEK NA NIERÓWNOŚCI: 2% | | | | | | | | | 2.3 | 0.06 |
| NADDATEK NA ELEM. DODATK.: 1.5% | | | | | | | | | 1.73 | 0.05 |
| RAZEM: | | | | | | | | | 121.18 | 3.18 |

UWAGI

- WSZELKIE WĄTPLIWOŚCI KONSULTOWAĆ Z PROJEKTANTEM.
- RYSunEK ROZPTARYWAĆ Z RAZEM Z PROJEKTAMI BRANŻOWYMI.
- KOTWY CHEMICZNE WYKONAĆ ZGODNIE Z ZALECENIAMI PRODUCENTA KOTEW.
- WSZYSTKIE WYMIARY PODANO W [MM], RZĘDNE W [M].
- JEŻELI NIE PODANO INACZEJ, SPOINY WYKONAĆ: SPOINY PACHWINOWE CIĄGŁE O GRUBOŚCI "A" MIN. 0,7X GRUBOŚĆ CIEŃSZEGO Z ŁĄCZONYCH ELEMENTÓW; SPOINY DOCZOŁOWE CIĄGŁE O GRUBOŚCI "V" MIN 1,0X GRUBOŚĆ CIEŃSZEGO Z ŁĄCZONYCH ELEMENTÓW.
- OSTRE KRAWĘDZIE STĘPIĆ 2X45°.

METRYKA PROJEKTOWANEGO ELEMENTU KONSTRUKCYJNEGO

| | | |
|-----------------------------------|----------------------------------|-------|
| Klasa stali kształtownej | S235JR (ST3S) | ILOŚĆ |
| Elektrody | — | |
| Kategoria korozyjności | C1 | |
| Stopień przygotowania powierzchni | Sa 2 1/2 | |
| Zabezpieczenie antykorozyjne | malowanie zgodnie z opisem tech. | |

| | | | |
|---------|------|--------------|-------------|
| – | – | – | – |
| – | – | – | – |
| – | – | – | – |
| REWIZJA | DATA | ZAKRES ZMIAN | MODYFIKOWAŁ |

JEDNOSTKA WYKONUJĄCA:

GRUPA YANG ARCHITEKCI SP Z O.O. SP .K
UL.DĘBOWA 1/2; 82–500 KWIDZYN
www.grupayang.pl; e-mail: pracownia@grupayang.pl
mobile: +48 735 963 730

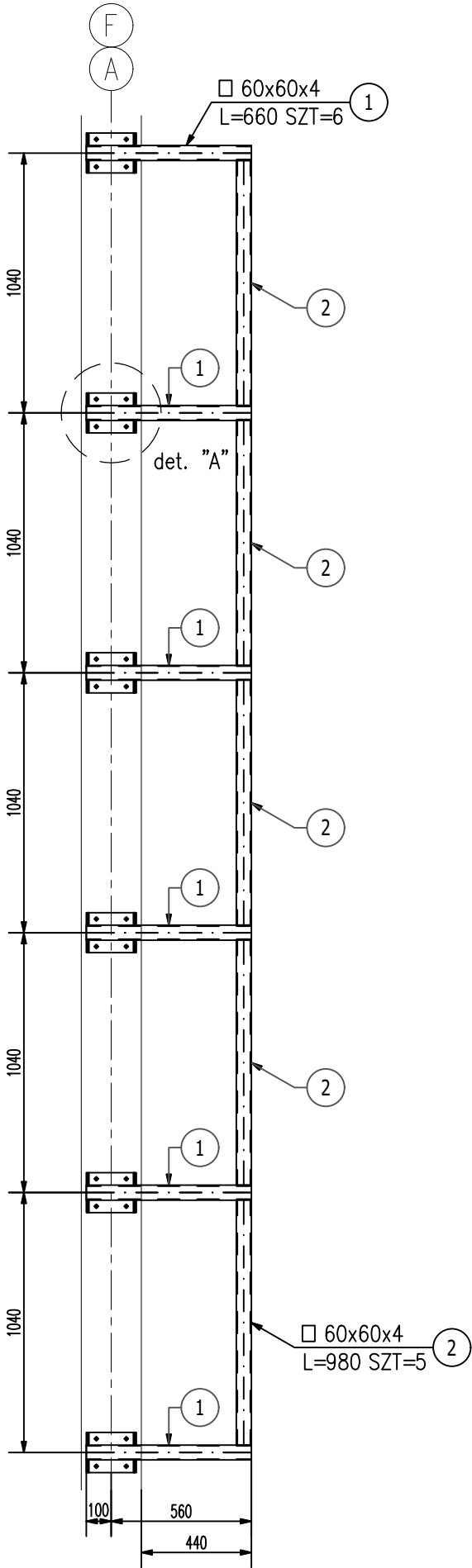
PRAWA AUTORSKIE ZASTRZEŻONE. PRZEZNACZONY PROJEKT JEST CHRONIONY PRAWEM AUTORSKIM ZGODNIE Z ART. 1, 8, 16, 17, 78, 79 USTAWY Z DNIA 04 LUTEGO 1994 O PRAWIE AUTORSKIM I PRAWACH POWIENNYCH (Dz.U.RP Nr 24 z dn. 23.02.1994)

| | | | |
|-------------|--|--|--|
| INWESTYCJA: | BUDOWA SIEDZIBY NADLEŚNICTWA KWIDZYN BUDYNEK "A" – BUDYNEK BIUROWY | | |
| ADRES: | KWIDZYN, UL. LEŚNA, DZ. NR 24/1, OBRĘB 0018, JEDN. EWID. 220701_1 KWIDZYN | | |
| INWESTOR: | NADLEŚNICTWO KWIDZYN UL. BRATERSTWA NARODÓW 67, 82–500 KWIDZYN | | |

| | | | | | | | |
|-------------------------------|----------|------------------|------------|---------------|---------|----------|--|
| TYTUŁ RYS.: | | | | POZYCJA 1.3.6 | | | |
| PROJEKTANT: | | NR UPR. | | PODPIS: | | | |
| mgr inż. Sebastian Szakiel | | POM/0221/P00K/07 | | | | | |
| OPRACOWAŁ: | | NR UPR. | | PODPIS: | | | |
| mgr inż. Karol Gabrys | | – | | | | | |
| SPRAWDZIŁ: | | NR UPR. | | PODPIS: | | | |
| mgr inż. Krzysztof Sokolowski | | WAM/0086/PBKb/19 | | | | | |
| DATA OPRAC.: | STADIUM: | BRANŻA: | SKALA: | FORMAT: | NR REW. | NR RYS.: | |
| 09.2024 | PW | KONSTRUKCJA | 1:25, 1:10 | A3 | – | K–37 | |

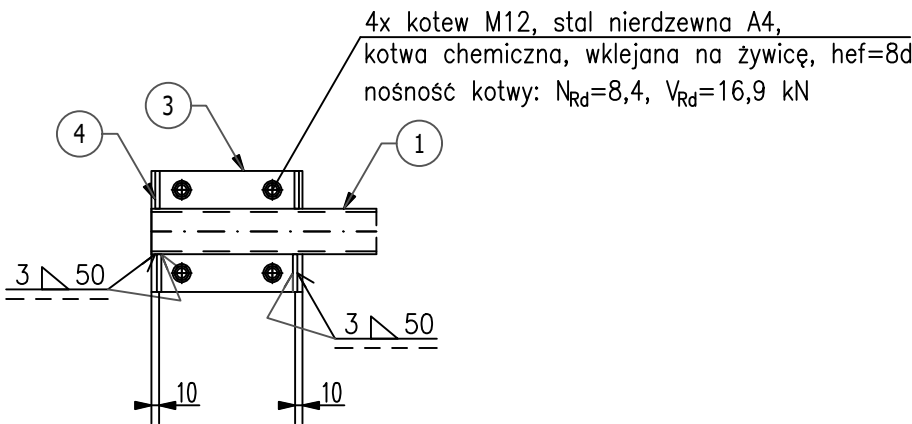
Poz.1.3.7 Wspornik (4 szt.)

Skala 1 : 25

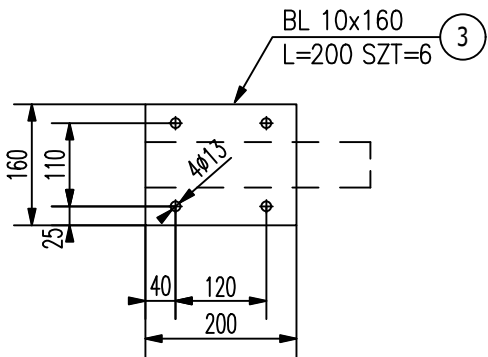


Detal "A"

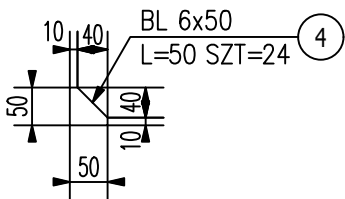
Skala 1 : 10



Element NR 3



Element NR 4



ZESTAWIENIE STALI

| POZ. | NR ELEMENTU | NAZWA ELEMENTU | DŁUGOŚĆ [mm] | GATUNEK STALI | LICZBA | | | DŁ. RAZEM [m] | MASA RAZEM [kg] | POLE RAZEM [m2] |
|---------------------------------|-------------|----------------|--------------|---------------|--------|-----|-------|---------------|-----------------|-----------------|
| | | | | | SZTUK | POZ | RAZEM | | | |
| 1.3.7 | 1 | □ 60x60x4 | 660 | S235JR | 6 | 4 | 24 | 15.84 | 109.28 | 3.64 |
| | 2 | □ 60x60x4 | 980 | S235JR | 5 | 4 | 20 | 19.60 | 135.24 | 4.52 |
| | 3 | BL 10x160 | 200 | S235JR | 6 | 4 | 24 | 4.80 | 60.28 | 1.64 |
| | 4 | BL 6x50 | 50 | S235JR | 24 | 4 | 96 | 4.80 | 11.32 | 0.52 |
| OGÓŁEM | | | | | | | | | 316.12 | 10.32 |
| NADDATEK NA SPOINY: 1.8% | | | | | | | | | 5.69 | 0.19 |
| NADDATEK NA NIERÓWNOŚCI: 2% | | | | | | | | | 6.32 | 0.21 |
| NADDATEK NA ELEM. DODATK.: 1.5% | | | | | | | | | 4.74 | 0.15 |
| RAZEM: | | | | | | | | | 332.87 | 10.87 |

UWAGI

- WSZELKIE WĄTPLIWOŚCI KONSULTOWAĆ Z PROJEKTANTEM.
- RYSunEK ROZPTARYWAĆ Z RAZEM Z PROJEKTAMI BRANŻOWYMI.
- KOTWY CHEMICZNE WYKONAĆ ZGODNIE Z ZALECENIAMI PRODUCENTA KOTEW.
- WSZYSTKIE WYMIARY PODANO W [MM], RZĘDNE W [M].
- JEŻELI NIE PODANO INACZEJ, SPOINY WYKONAĆ: SPOINY PACHWINOWE CIĄGŁE O GRUBOŚCI "A" MIN. 0,7X GRUBOŚĆ CIĘNŚZEGO Z ŁĄCZONYCH ELEMENTÓW; SPOINY DOCZOŁOWE CIĄGŁE O GRUBOŚCI "V" MIN 1,0X GRUBOŚĆ CIĘNŚZEGO Z ŁĄCZONYCH ELEMENTÓW.
- OSTRE KRAWĘDZIE STĘPIĆ 2X45°.

METRYKA PROJEKTOWANEGO ELEMENTU KONSTRUKCYJNEGO

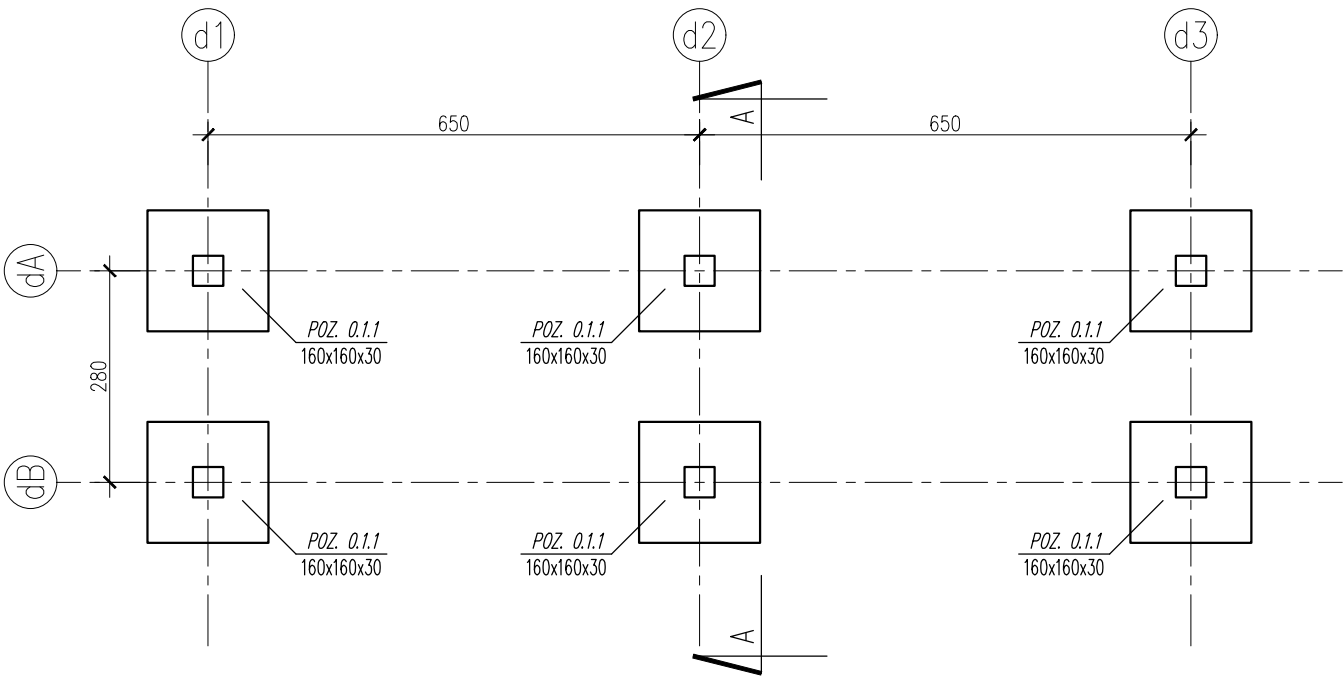
| | | |
|-----------------------------------|--------------------|-------|
| Klasa stali kształtowej | S235JR (ST3S) | ILOŚĆ |
| Elektrody | — | |
| Kategoria korozyjności | C2 | |
| Stopień przygotowania powierzchni | Sa 2 1/2 | |
| Zabezpieczenie antykorozyjne | cynkowanie ogniowe | |

| | | | |
|---------|------|--------------|-------------|
| — | — | — | — |
| — | — | — | — |
| — | — | — | — |
| REWIZJA | DATA | ZAKRES ZMIAN | MODYFIKOWAŁ |

| | | | | | | | |
|-------------------------------|----------|------------------|------------|--|---------|----------|--|
| JEDNOSTKA WYKONUJĄCA: | | | | GRUPA YANG ARCHITEKCI SP Z O.O. SP .K UL.DĘBOWA 1/2, 82-500 KWIDZYN www.grupayang.pl; e-mail:pracownia@grupayang.pl mobile: +48 735 963 730 | | | |
| INWESTYCJA: | | | | BUDOWA SIEDZIBY NADLEŚNICTWA KWIDZYN BUDYNEK "A" – BUDYNEK BIUROWY | | | |
| ADRES: | | | | KWIDZYN, UL. LEŚNA, DZ. NR 24/1, OBRĘB 0018, JEDN. EWID. 220701_1 KWIDZYN | | | |
| INWESTOR: | | | | NADLEŚNICTWO KWIDZYN UL. BRATERSTWA NARODÓW 67, 82-500 KWIDZYN | | | |
| TYTUŁ RYS.: | | | | POZYCJA 1.3.7 | | | |
| PROJEKTANT: | | NR UPR. | | PODPIS: | | | |
| mgr inż. Sebastian Szakiel | | POM/0221/P00K/07 | | | | | |
| OPRACOWAŁ: | | NR UPR. | | PODPIS: | | | |
| mgr inż. Karol Gabrys | | — | | | | | |
| SPRAWDZIŁ: | | NR UPR. | | PODPIS: | | | |
| mgr inż. Krzysztof Sokolowski | | WAM/0086/PBKb/19 | | | | | |
| DATA OPRAC.: | STADIUM: | BRANŻA: | SKALA: | FORMAT: | NR REW. | NR RYS.: | |
| 09.2024 | PW | KONSTRUKCJA | 1:25, 1:10 | A3 | — | K-38 | |

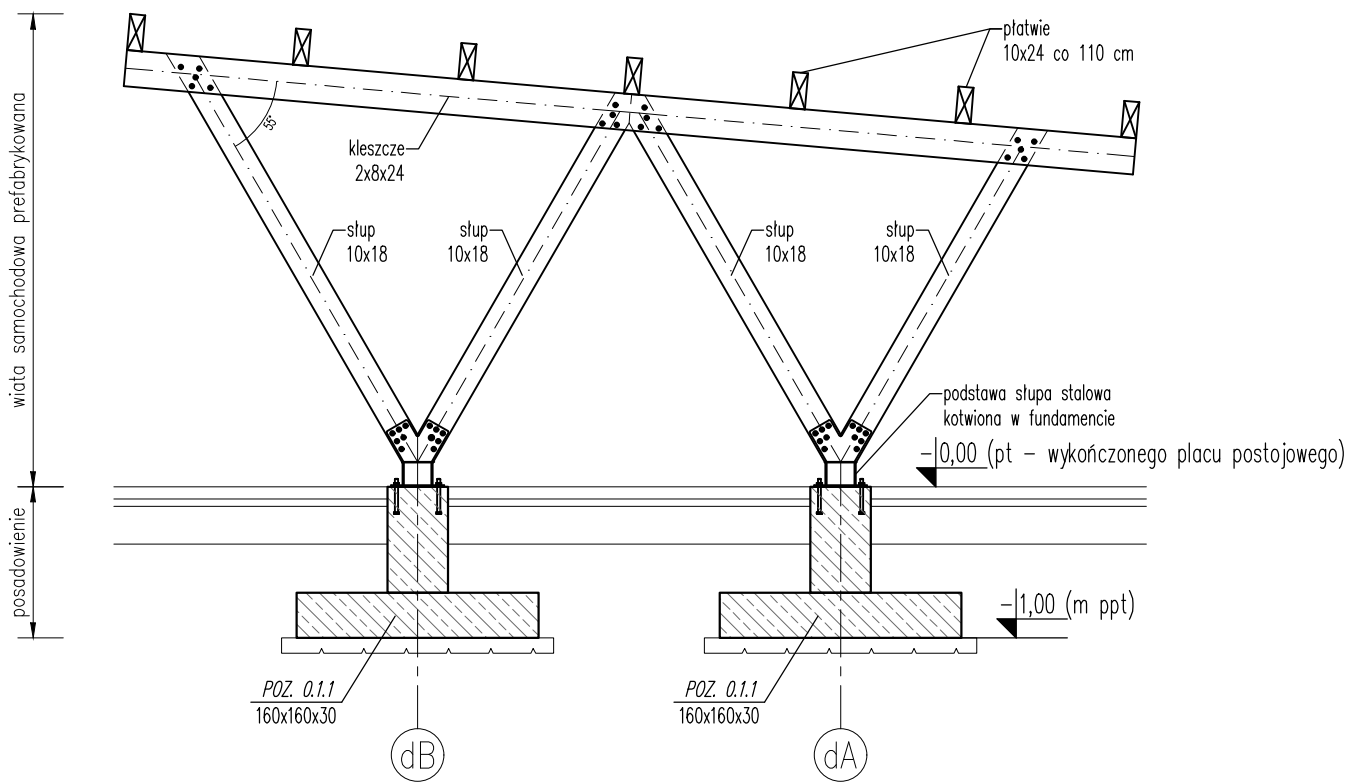
Schemat fundamentów wiaty "D"

Skala 1 : 100



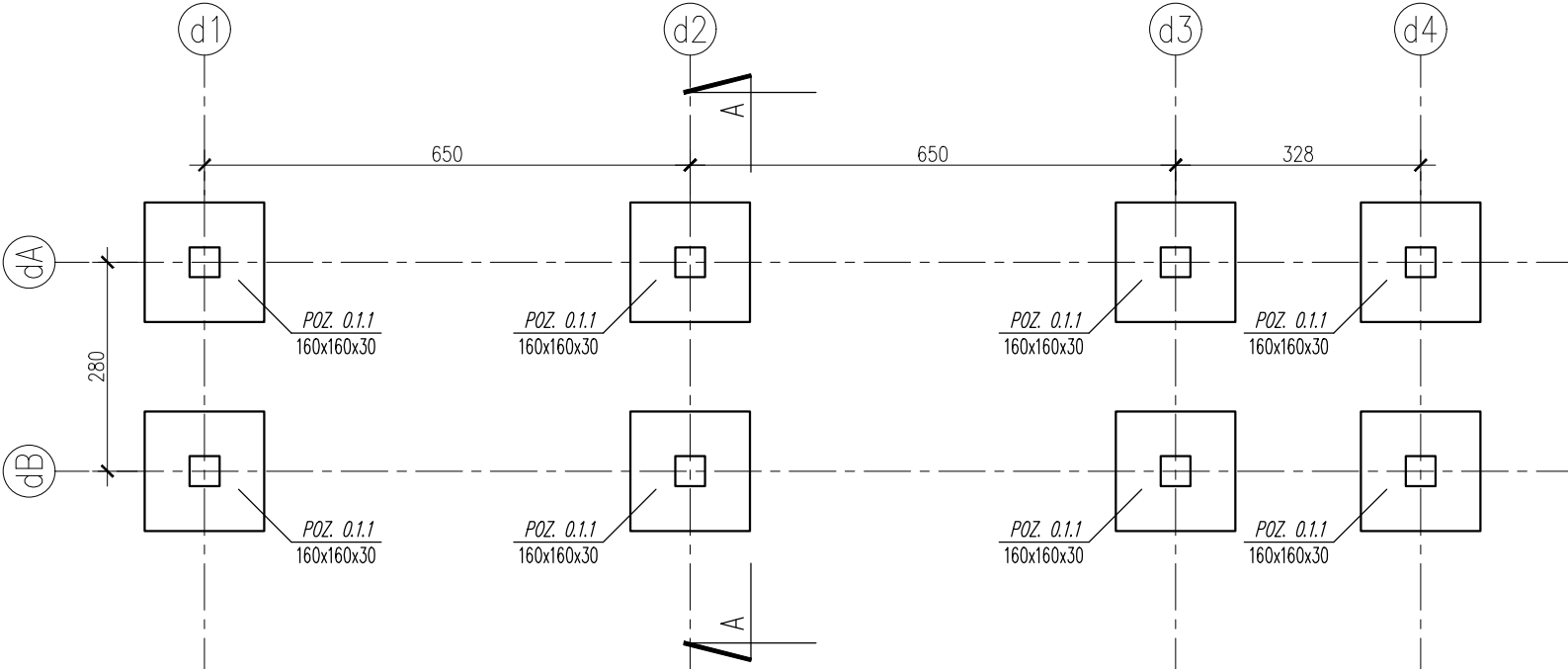
Przekrój wiaty A-A

Skala 1 : 50



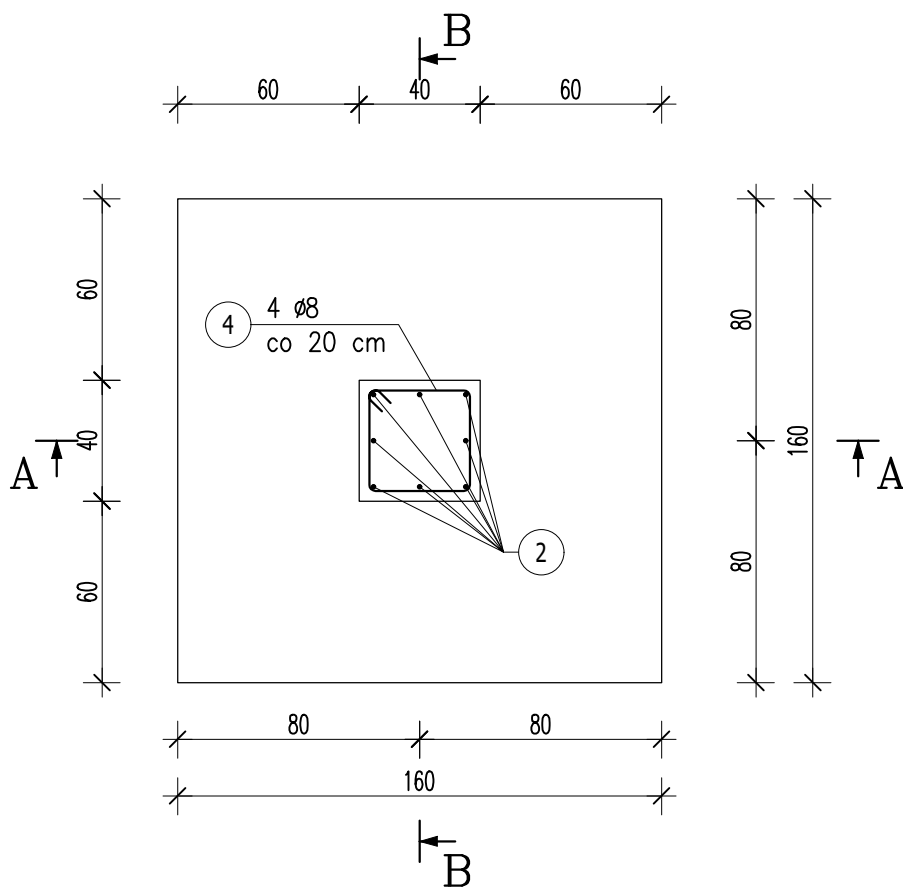
Schemat fundamentów wiaty "E"

Skala 1 : 100

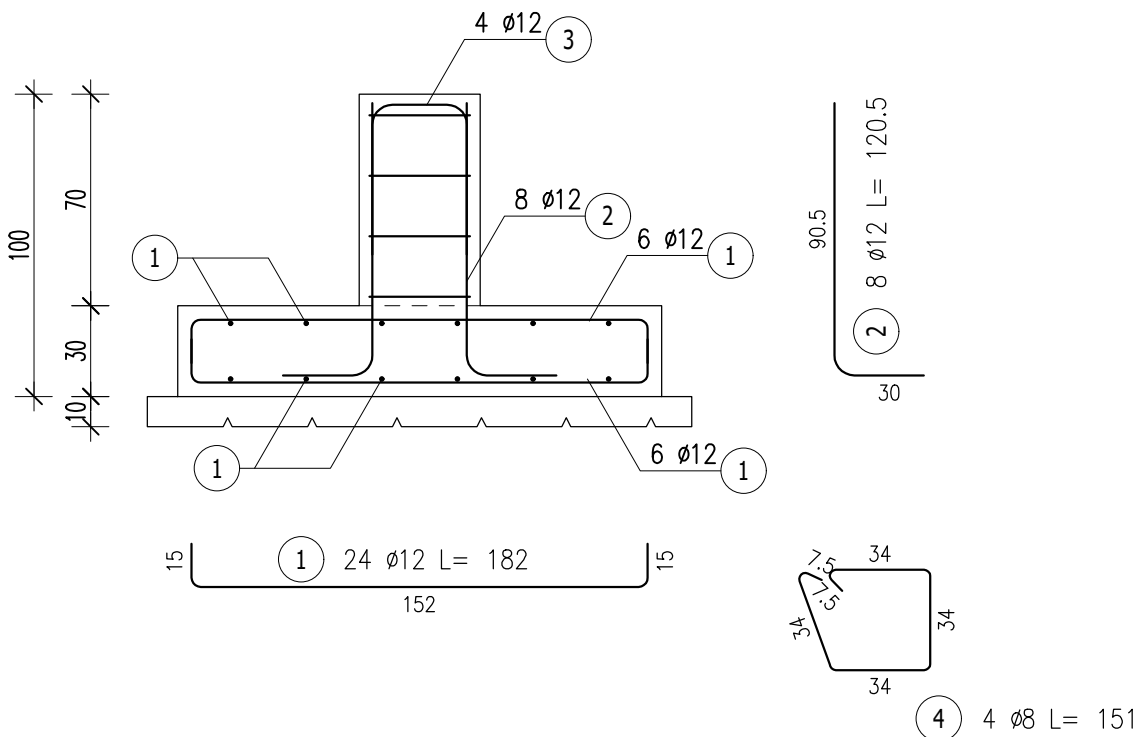


Poz.0.1.1 Stopa wiaty (14.szt.)

Skala 1 : 25



Przekrój A-A

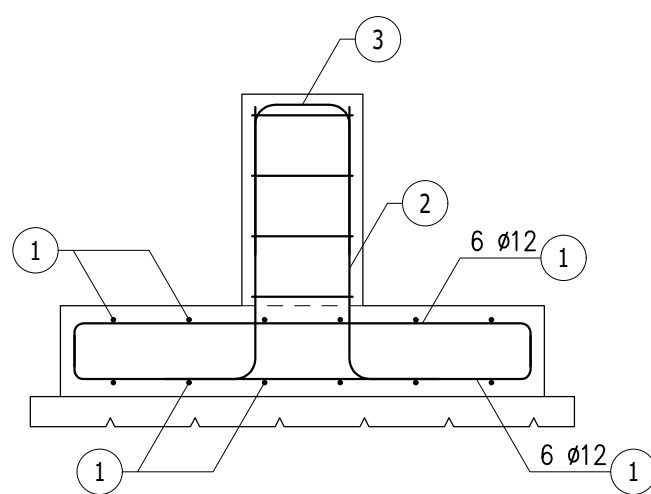


ZESTAWIENIE STALI ZBROJENIOWEJ

| POZ. | NR PRĘTA | ø [mm] | DŁUGOŚĆ [m] | ILOŚĆ | | | DŁ. ŁĄCZNA [m] | |
|------------------------------|----------|--------|-------------|--------|--------|-------|------------------|--------|
| | | | | PRĘTÓW | x POZ. | RAZEM | B ø8 ø12 | |
| Poz. 0.1.1 – Stopa – 14 szt. | | | | | | | | |
| 0.1.1 | 1 | 12 | 1,820 | 24 | 14 | 336 | | 611,52 |
| | 2 | 12 | 1,205 | 8 | 14 | 112 | | 134,96 |
| | 3 | 12 | 1,325 | 4 | 14 | 56 | | 74,20 |
| | 4 | 8 | 1,510 | 4 | 14 | 56 | 84,56 | |
| DŁUGOŚĆ RAZEM [m] | | | | | | | 84,56 | 820,68 |
| MASA JEDNOSTKOWA [kg/m] | | | | | | | 0,395 | 0,888 |
| MASA [kg] | | | | | | | 33,40 | 728,76 |
| MASA CAŁKOWITA [kg] | | | | | | | 762,17 | |

- Opis kształtu pręta: PN-EN ISO 3766 (gabarytowo)
- Opis długości haka: gabarytowy
- Długość pręta L: suma wymiarów gabarytowych

Przekrój B-B



UWAGI

- POZIOM ±0,00 ZGODNIE Z PROJ. ZAGOSPODAROWANIA TERENU.
- WĄTPLIWOŚCI KONSULTOWAĆ Z PROJEKTANTEM.
- ROZMIESZCZENIE STÓP DOSTOSOWAĆ DO ZAMÓWIONEJ WIATY SAMOCHODOWEJ.

| | | | |
|---------|------|--------------|-------------|
| - | - | - | - |
| - | - | - | - |
| - | - | - | - |
| REWIZJA | DATA | ZAKRES ZMIAN | MODYFIKOWAŁ |

ŚREDNICE GIECIA PRĘTÓW

| Pręty odgięte | Haki, szpilki, bigle |
|-----------------------|----------------------|
| | |
| Otulina > 10cm i > 7ø | Dmin = 10ø |
| Otulina > 5cm i > 3ø | Dmin = 15ø |
| Otulina ≤ 5cm i ≤ 3ø | Dmin = 20ø |
| | ø < 20mm Dmin = 4ø |
| | ø ≥ 20mm Dmin = 7ø |

DANE MATERIAŁOWE

| | | | |
|--|--------|------------------------|---|
| KLASA BETONU: | C25/30 | KLASA CIĄGŁOŚCI STALI: | B |
| PARAMETRY STALI I BETONU: f _{yk} =500,00 MPa, f _{ck} =25,0 MPa | | | |
| OTULINA: dolna=40 mm, boczna=40 mm, górna=40 mm | | | |
| KLASA EKSPOZYCJI: XC2 | | | |

JEDNOSTKA WYKONUJĄCA: GRUPA YANG ARCHITEKCI SP. Z O.O. SP. K. UL. DĘBOWA 1/2, 82-500 KWIDZYN. www.grupayang.pl, e-mail: pracownia@grupayang.pl, mobil: +48 735 963 730. PRACIA AUTORSKIE ZASTRZEŻONE. PRZEMIAŁOWY PROJEKT JEST CHRONIONY PRZEMIAŁOWYM ZAKŁADAM Z ART. 1, 8, 16, 17, 78, 79 USTAWY Z DNIA 04 LUTEGO 1994 O PRAWIE AUTORSKIM I PRAWACH PODROBNIOWYCH (DZ.U. z 24 z 04. 23.02.1994).

INWESTYCJA: BUDOWA SIEDZIBY NADLEŚNICTWA KWIDZYN BUDYNEK "A" – BUDYNEK BIUROWY

ADRES: KWIDZYN, UL. LEŚNA, DZ. NR 24/1, OBRĘB 0018, JEDN. EWID. 220701_1 KWIDZYN

INWESTOR: NADLEŚNICTWO KWIDZYN UL. BRATERTWA NARODÓW 67, 82-500 KWIDZYN

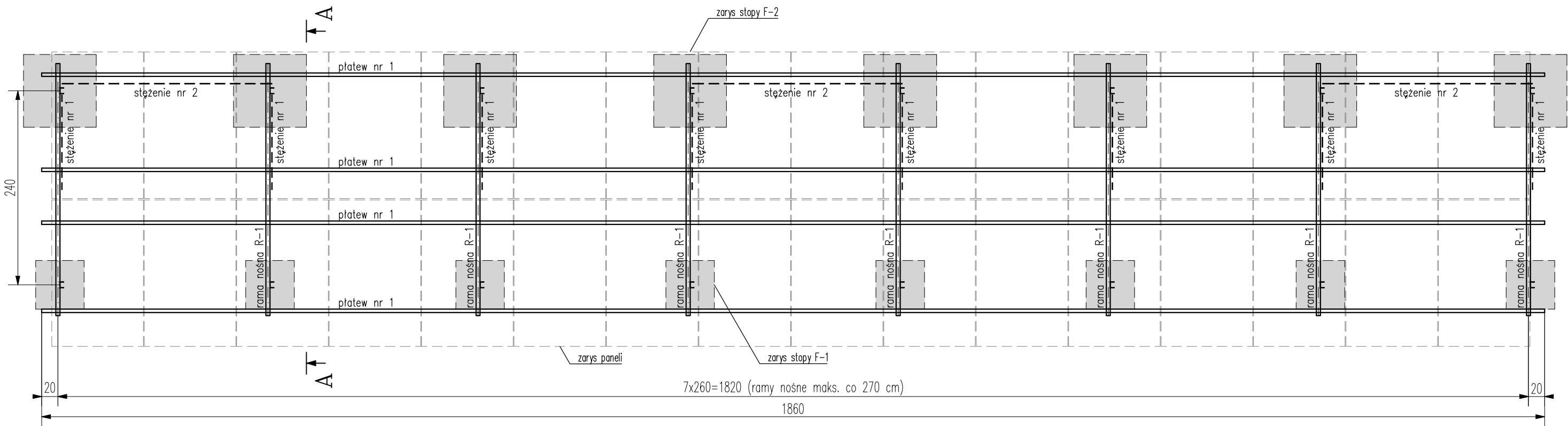
TYTUŁ RYS.: POZycja 0.1.1

| | | |
|--|--------------------------|---------|
| PROJEKTANT: mgr inż. Sebastian Szakiel | NR UPR. POM/0221/P00K/07 | PODPIS: |
| OPRACOWAŁ: mgr inż. Karol Gabrys | NR UPR. - | PODPIS: |
| SPRAWDZIŁ: mgr inż. Krzysztof Sokolowski | NR UPR. WAM/0086/PBkb/19 | PODPIS: |

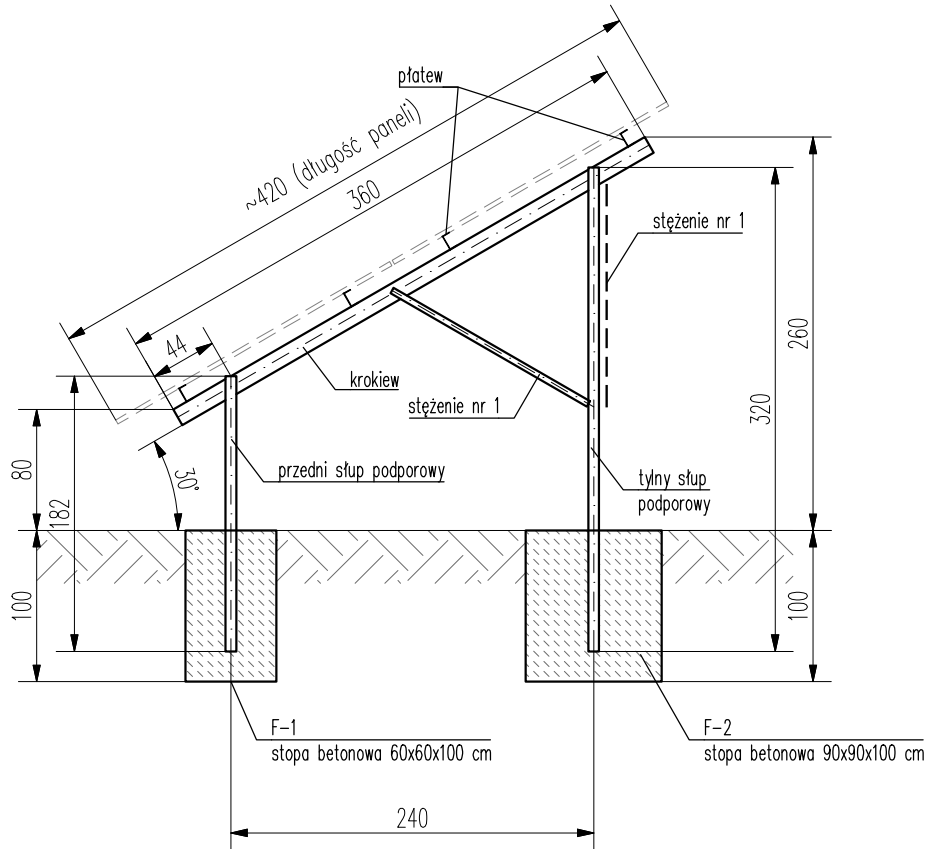
| | | | | | | |
|----------------------|-------------|---------------------|--------------------|------------|------------|---------------|
| DATA OPRAC.: 09.2024 | STADIUM: PW | BRANŻA: KONSTRUKCJA | SKALA: 1:100, 1:25 | FORMAT: A2 | NR RYS.: - | NR RYS.: K-39 |
|----------------------|-------------|---------------------|--------------------|------------|------------|---------------|

Rzut podkonstrukcji instalacji PV (4 szt.)

Skala 1 : 50



Przekrój A-A (rama nośna)



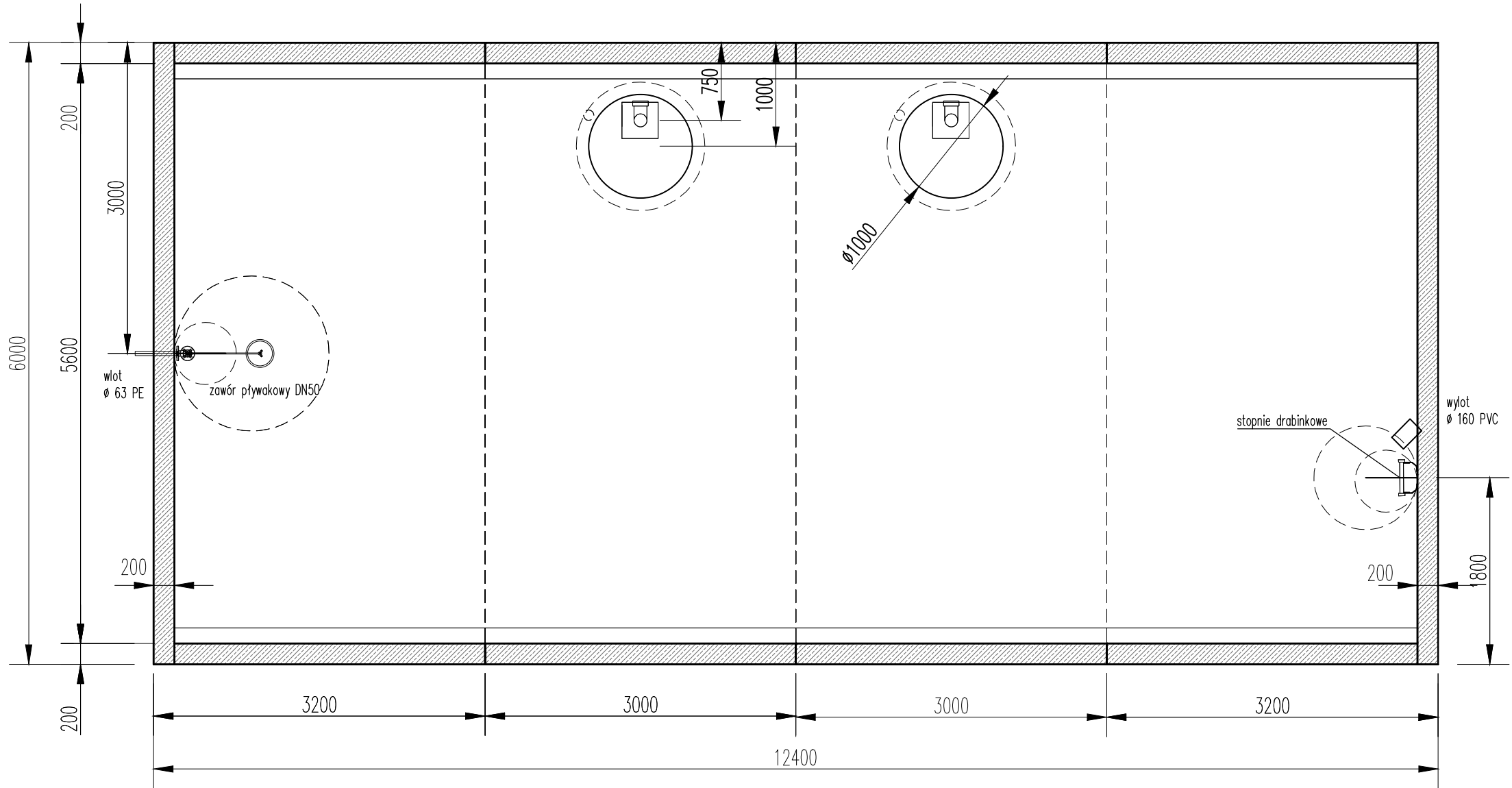
- UWAGI
1. RYSUNEK ROZPATRYWAĆ ŁĄCZNIE Z PROJEKTAMI BRANŻOWYMI.
 2. WSZELKIE WĄTPLIWOŚCI KONSULTOWAĆ Z PROJEKTANTEM.
 3. WYMIARY SPRAWDZIĆ I PASOWAĆ NA BUDOWIE.
 4. KONSTRUKCJĘ POSADOWIĆ NA NOŚNEJ WARSTWIE PIASKÓW ŚREDNICH ZGODNIE Z OPISEM TECHNICZNYM.
 5. PROFILE POSZCZEGÓLNYCH ELEMENTÓW SKŁADOWYCH SYSTEMU PODKONSTRUKCJI (SŁUPY, KROKIEW, PŁATWIE, STĘŻENIA) ZGODNIE Z PRZYJĘTYM SYSTEMEM PODKONSTRUKCJI.
 6. ELEMENTY ŁĄCZYĆ NA POŁĄCZENIA ŚRUBOWE. MONTAŻ KONSTRUKCJI ZGODNIE Z INSTRUKCJĄ PRODUCENTA PRZYJĘTEGO SYSTEMU.
 7. STOSOWAĆ SIĘ DO ZALECEŃ I WYTYCZNYCH PRODUCENTA SYSTEMU.

| MATERIAŁ | | | |
|--------------------------|-----------------------------------|--|--|
| STAL KSZTAŁTOWA | S350GD (PODKONSTRUKCJA SYSTEMOWA) | | |
| BETON | C30/37 (FUNDAMENT) | | |
| STAL ZBROJENIOWA | B500, fyk=500 (FUNDAMENT) | | |
| OTULINA C _{nom} | - | | |
| KLASA EKSPOZYCJI | - | | |
| KL. KONSTRUKCJI | S4 | | |

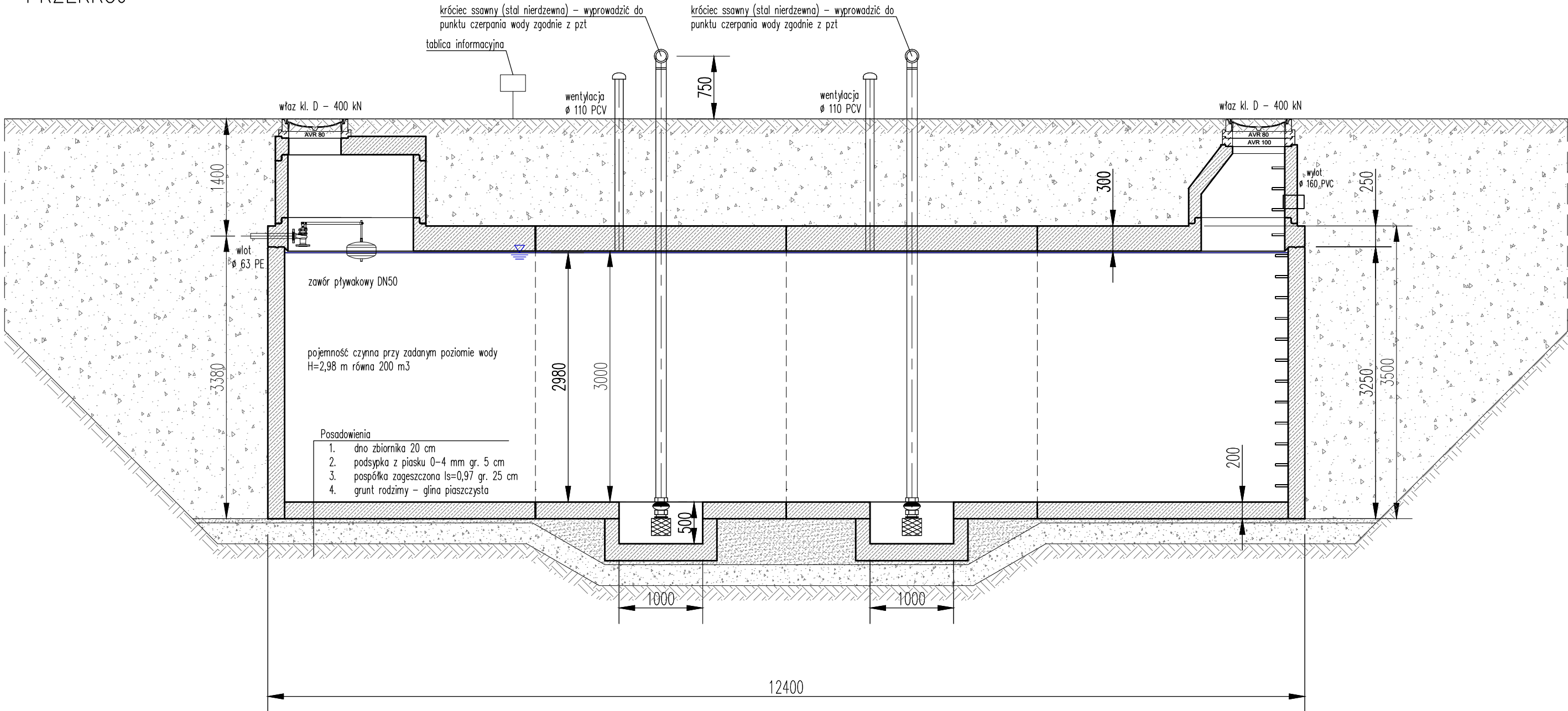
| - | - | - | - |
|---------|------|--------------|-------------|
| - | - | - | - |
| - | - | - | - |
| REWIZJA | DATA | ZAKRES ZMIAN | MODYFIKOWAŁ |

| | | | | | |
|---|----------|-----------------------------|---|---------|----------|
| JEDNOSTKA WYKONUJĄCA: | | | GRUPA YANG ARCHITEKCI SP Z O.O. SP .K UL.DĘBOWA 1/2; 82–500 KWIDZYN www.grupayang.pl; e-mail: pracownia@grupayang.pl mobile: +48 735 963 730 | | |
| PRAWA AUTORSKE ZASTRZEŻENIE. PRZEDMIOTOWY PROJEKT JEST CHRONIONY PRAWEM AUTORSKIM ZGODNIE Z ART. 1, 8, 16, 17, 78, 79 USTAWY Z DNIA 04 LUTEGO 1994 O PRAWIE AUTORSKIM I PRAWACH POWIENNYCH (Dz.U.RP Nr 24 z dn. 23.02.1994). | | | | | |
| INWESTYCJA: | | | BUDOWA SIEDZIBY NADLEŚNICTWA KWIDZYN BUDYNEK "A" – BUDYNEK BIUROWY | | |
| ADRES: | | | KWIDZYN, UL. LEŚNA, DZ. NR 24/1, OBREB 0018, JEDN. EWID. 220701_1 KWIDZYN | | |
| INWESTOR: | | | NADLEŚNICTWO KWIDZYN UL. BRATERSTWA NARODÓW 67, 82–500 KWIDZYN | | |
| TYTUŁ RYS.: | | | PODKONSTRUKCJA INSTALACJI PV | | |
| PROJEKTANT: mgr inż. Sebastian Szakiel | | NR UPR. POM/0221/P00K/07 | | PODPIS: | |
| OPRACOWAŁ: mgr inż. Karol Gabrys | | NR UPR. – | | PODPIS: | |
| SPRAWDZIŁ: mgr inż. Krzysztof Sokolowski | | NR UPR. WAM/0086/PBKb/19 | | PODPIS: | |
| DATA OPRAC.: | STADIUM: | BRANŻA: | SKALA: | FORMAT: | NR RYS.: |
| 09.2024 | PT | KONSTRUKCJA | 1:50 | A3 | – |
| | | | | | K–40 |

RZUT



PRZEKRÓJ



- UWAGI
- POZIOM $\pm 0,00$ PRZYJĘTO JAKO POZIOM TERENU PRZY ZBIORNIKU ZGODNIE Z PZT.
 - RYSUNEK ROZPATRYWAĆ ŁĄCZNIE Z PROJEKTAMI BRANŻOWYMI.
 - WSZELKIE WĄTPLIWOŚCI KONSULTOWAĆ Z PROJEKTANTEM.
 - WYMIARY SPRAWDZIĆ I PASOWAĆ NA BUDOWIE.
 - ZBIORNIK POSADOWIĆ NA NOŚNEJ WARSTWIE GLIN PIASZCZYSTYCH (WARSTWA IIID/IIIC) $\lambda=0,30$. PRZED WYKONANIEM FUNDAMENTU DOKONAĆ ODBIORU WYKOPU POTWIERDZAJĄCEGO PRZYJĘTE ZAŁOŻENIA.
 - POD FUNDAMENTEM WYKONAĆ WARSTWĘ POSPÓŁKI ZAGĘSZCZONEJ DO $\lambda_s=0,97$. NA WARSTWIE POSPÓŁKI WYKONAĆ WARSTWĘ PIASKU FRAKCJI 0-4mm O GR. 5 cm.
 - ZBIORNIK OBSYPAĆ POSPÓLKĄ ZAGĘSZCZONĄ WARSTWAMI ~ 30 cm.

| MATERIAŁ | | | |
|-------------------|-------------------|--------------|-------------|
| BETON | C40/50 W8 | | |
| STAL ZBROJENIOWA | B500, fyk=500 | | |
| OTULINA C_{nom} | 50 mm (FUNDAMENT) | | |
| KLASA EKSPOZYCJI | XC2 | | |
| KL. KONSTRUKCJA | S4 | | |
| - | - | - | - |
| - | - | - | - |
| - | - | - | - |
| REWIZJA | DATA | ZAKRES ZMIAN | MODYFIKOWAŁ |

| | | | |
|---|----------|---|----------|
| JEDNOSTKA WYKONUJĄCA: | | GRUPA YANG ARCHITEKCI SP Z O.O. SP. K. UL. DEBOWA 1/2; 82-500 KWIDZYN www.grupayang.pl; e-mail: pracownia@grupayang.pl mobile: +48 735 963 730 | |
| PRACOWNIA ARCHITEKTURA I PROJEKTOWANIE WYKONANIE PRAC AUTORSKICH ZGODNIE Z ART. 1, 8, 16, 17, 78, 79 USTAWY Z DNIA 04 LUTEGO 1994 O PRAWIE AUTORSKIM I PRAWACH PODROBNIOWYCH (DZ.U. z 2022.1994) | | | |
| INWESTYCJA: | | | |
| BUDOWA SIEDZIBY NADLEŚNICTWA KWIDZYN BUDYNEK "A" – BUDYNEK BIUROWY | | | |
| ADRES: | | | |
| KWIDZYN, UL. LEŚNA, DZ. NR 24/1, OBRĘB 0018, JEDN. EWID. 220701_1 KWIDZYN | | | |
| INWESTOR: | | | |
| NADLEŚNICTWO KWIDZYN UL. BRATERSTWA NARODÓW 67, 82-500 KWIDZYN | | | |
| TYTUŁ RYS.: | | | |
| SCHEMAT ZBIORNIKA PPOŻ | | | |
| PROJEKTANT: | | NR UPR. | PODPIS: |
| mgr inż. Sebastian Szakiel | | POM/0221/POOK/07 | |
| OPRACOWAŁ: | | NR UPR. | PODPIS: |
| mgr inż. Karol Gabrys | | – | |
| SPRAWDZIŁ: | | NR UPR. | PODPIS: |
| mgr inż. Krzysztof Sokolowski | | WAM/0086/PBkb/19 | |
| DATA OPRAC. | STADIUM: | BRANŻA: | SKALA: |
| 09.2024 | PW | KONSTRUKCJA | 1:50 |
| | | | FORMAT: |
| | | | A2 |
| | | | NR REV. |
| | | | – |
| | | | NR RYS.: |
| | | | Kzt-2 |

4. ZESTAWIENIA

4.1 ZESTAWIENIA DREWNA DLA ŚCIAN SZKIELETOWYCH

POZYCJA 1.2.2.1

| ZESTAWIENIE DREWNA | | | | | | | | |
|--------------------|---------|-------|--------|--------|--------|--------------|------|--------|
| l.p. | ELEMENT | KLASA | B [mm] | H [mm] | L [mm] | ILOŚĆ [SZT.] | xPOZ | V [m3] |
| 1 | O1 | C24 | 60 | 200 | 1770 | 1 | 1 | 0,021 |
| 2 | O2 | C24 | 60 | 200 | 4550 | 1 | 1 | 0,055 |
| 3 | Pd1 | C24 | 60 | 200 | 1770 | 1 | 1 | 0,021 |
| 4 | Pd2 | C24 | 60 | 200 | 1770 | 1 | 1 | 0,021 |
| 5 | Pd3 | C24 | 60 | 200 | 4550 | 1 | 1 | 0,055 |
| 6 | Pd4 | C24 | 60 | 200 | 455 | 1 | 1 | 0,005 |
| 7 | S1 | C24 | 60 | 200 | 2960 | 14 | 1 | 0,497 |
| 8 | Pw1 | C24 | 60 | 200 | 540 | 9 | 1 | 0,058 |
| 9 | Pw2 | C24 | 60 | 200 | 450 | 1 | 1 | 0,005 |
| 10 | Pw3 | C24 | 60 | 200 | 170 | 1 | 1 | 0,002 |
| | RAZEM | | | | | | | 0,740 |

POZYCJA 1.2.2.2

| ZESTAWIENIE DREWNA | | | | | | | | |
|--------------------|---------|-------|--------|--------|--------|--------------|------|--------|
| l.p. | ELEMENT | KLASA | B [mm] | H [mm] | L [mm] | ILOŚĆ [SZT.] | xPOZ | V [m3] |
| 1 | O1 | C24 | 60 | 200 | 12110 | 1 | 1 | 0,145 |
| 2 | O2 | C24 | 60 | 200 | 4340 | 1 | 1 | 0,052 |
| 3 | N-7 | GL24h | 200 | 400 | 6840 | 1 | 1 | 0,547 |
| 4 | N-5 | C24 | 60 | 200 | 1120 | 6 | 1 | 0,081 |
| 5 | Pd1 | C24 | 60 | 200 | 12110 | 1 | 1 | 0,145 |
| 6 | Pd2 | C24 | 60 | 200 | 1480 | 1 | 1 | 0,018 |
| 7 | Pd3 | C24 | 60 | 200 | 1730 | 1 | 1 | 0,021 |
| 8 | Pd4 | C24 | 60 | 200 | 130 | 1 | 1 | 0,002 |
| 9 | Pd5 | C24 | 60 | 200 | 390 | 1 | 1 | 0,005 |
| 10 | Pd6 | C24 | 60 | 200 | 4340 | 1 | 1 | 0,052 |
| 11 | Pd7 | C24 | 60 | 200 | 1000 | 1 | 1 | 0,012 |
| 12 | Pd8 | C24 | 60 | 200 | 950 | 1 | 1 | 0,011 |
| 13 | S1 | C24 | 60 | 200 | 2960 | 20 | 1 | 0,710 |
| 14 | S2 | C24 | 60 | 200 | 2400 | 10 | 1 | 0,288 |
| 15 | S3 | C24 | 60 | 200 | 500 | 3 | 1 | 0,018 |
| 16 | S4 | C24 | 60 | 200 | 160 | 11 | 1 | 0,021 |
| 17 | S5 | C24 | 100 | 200 | 2460 | 1 | 1 | 0,049 |
| 18 | Pw1 | C24 | 60 | 200 | 540 | 7 | 1 | 0,045 |
| 19 | Pw2 | C24 | 60 | 200 | 100 | 1 | 1 | 0,001 |
| 20 | Pw3 | C24 | 60 | 200 | 30 | 1 | 1 | 0,000 |
| 21 | Pw4 | C24 | 60 | 200 | 140 | 1 | 1 | 0,002 |
| 22 | Pw5 | C24 | 60 | 200 | 420 | 1 | 1 | 0,005 |
| 23 | Pw6 | C24 | 60 | 200 | 170 | 1 | 1 | 0,002 |
| 24 | Pw7 | C24 | 60 | 200 | 160 | 1 | 1 | 0,002 |
| 25 | Pw8 | C24 | 60 | 200 | 170 | 1 | 1 | 0,002 |
| RAZEM | | | | | | | | 2,236 |

POZYCJA 1.2.2.3

| ZESTAWIENIE DREWNA | | | | | | | | |
|--------------------|---------|-------|--------|--------|--------|--------------|------|--------|
| l.p. | ELEMENT | KLASA | B [mm] | H [mm] | L [mm] | ILOŚĆ [SZT.] | xPOZ | V [m3] |
| 1 | O1 | C24 | 60 | 200 | 7670 | 1 | 1 | 0,092 |
| 2 | N-8 | GL24h | 200 | 400 | 3990 | 1 | 1 | 0,319 |
| 3 | Pd1 | C24 | 60 | 200 | 7670 | 1 | 1 | 0,092 |
| 4 | Pd2 | C24 | 60 | 200 | 1960 | 1 | 1 | 0,024 |
| 5 | Pd3 | C24 | 60 | 200 | 1960 | 1 | 1 | 0,024 |
| 6 | S1 | C24 | 60 | 200 | 2960 | 8 | 1 | 0,284 |
| 7 | S2 | C24 | 60 | 200 | 2400 | 4 | 1 | 0,115 |
| 8 | S3 | C24 | 60 | 200 | 160 | 7 | 1 | 0,013 |
| 9 | Pw1 | C24 | 60 | 200 | 540 | 4 | 1 | 0,026 |
| 10 | Pw2 | C24 | 60 | 200 | 500 | 2 | 1 | 0,012 |
| | RAZEM | | | | | | | 1,001 |

POZYCJA 1.2.2.4

| ZESTAWIENIE DREWNA | | | | | | | | |
|--------------------|---------|-------|--------|--------|--------|--------------|------|--------|
| l.p. | ELEMENT | KLASA | B [mm] | H [mm] | L [mm] | ILOŚĆ [SZT.] | xPOZ | V [m3] |
| 1 | O1 | C24 | 60 | 200 | 15800 | 1 | 1 | 0,190 |
| 2 | N-9 | GL24h | 200 | 400 | 4960 | 1 | 1 | 0,397 |
| 3 | Pd1 | C24 | 60 | 200 | 15800 | 1 | 1 | 0,190 |
| 4 | Pd2 | C24 | 60 | 200 | 7140 | 1 | 1 | 0,086 |
| 5 | Pd3 | C24 | 60 | 200 | 3940 | 1 | 1 | 0,047 |
| 6 | S1 | C24 | 60 | 200 | 2960 | 26 | 1 | 0,924 |
| 7 | S2 | C24 | 60 | 200 | 2400 | 4 | 1 | 0,115 |
| 8 | S3 | C24 | 60 | 200 | 160 | 8 | 1 | 0,015 |
| 9 | Pw1 | C24 | 60 | 200 | 540 | 14 | 1 | 0,091 |
| 10 | Pw2 | C24 | 60 | 200 | 400 | 1 | 1 | 0,005 |
| 11 | Pw3 | C24 | 60 | 200 | 260 | 1 | 1 | 0,003 |
| 12 | Pw4 | C24 | 60 | 200 | 500 | 1 | 1 | 0,006 |
| 13 | Pw5 | C24 | 60 | 200 | 110 | 1 | 1 | 0,001 |
| RAZEM | | | | | | | | 2,060 |

POZYCJA 1.2.2.5

| ZESTAWIENIE DREWNA | | | | | | | | |
|--------------------|---------|-------|--------|--------|--------|--------------|------|--------|
| l.p. | ELEMENT | KLASA | B [mm] | H [mm] | L [mm] | ILOŚĆ [SZT.] | xPOZ | V [m3] |
| 1 | O1 | C24 | 60 | 200 | 7680 | 1 | 1 | 0,092 |
| 2 | Pd1 | C24 | 60 | 200 | 7680 | 1 | 1 | 0,092 |
| 3 | Pd2 | C24 | 60 | 200 | 7680 | 1 | 1 | 0,092 |
| 4 | S1 | C24 | 60 | 200 | 2960 | 14 | 1 | 0,497 |
| 5 | Pw1 | C24 | 60 | 200 | 540 | 12 | 1 | 0,078 |
| 6 | Pw2 | C24 | 60 | 200 | 360 | 6 | 1 | 0,026 |
| | RAZEM | | | | | | | 0,877 |

POZYCJA 1.2.2.6

| ZESTAWIENIE DREWNA | | | | | | | | |
|--------------------|---------|-------|--------|--------|--------|--------------|------|--------|
| l.p. | ELEMENT | KLASA | B [mm] | H [mm] | L [mm] | ILOŚĆ [SZT.] | xPOZ | V [m3] |
| 1 | O1 | C24 | 60 | 200 | 1750 | 1 | 1 | 0,021 |
| 2 | O2 | C24 | 60 | 200 | 22170 | 1 | 1 | 0,266 |
| 3 | O3 | C24 | 60 | 200 | 4360 | 1 | 1 | 0,052 |
| 4 | N.11 | C24 | 60 | 200 | 2240 | 12 | 1 | 0,323 |
| 5 | N.10 | GL24h | 200 | 360 | 5240 | 1 | 1 | 0,377 |
| 6 | N.5 | C24 | 60 | 200 | 1270 | 2 | 1 | 0,030 |
| 7 | N.5a | C24 | 60 | 200 | 1120 | 2 | 1 | 0,027 |
| 8 | Pd1 | C24 | 60 | 200 | 1750 | 1 | 1 | 0,021 |
| 9 | Pd2 | C24 | 60 | 200 | 1750 | 1 | 1 | 0,021 |
| 10 | Pd3 | C24 | 60 | 200 | 22170 | 1 | 1 | 0,266 |
| 11 | Pd4 | C24 | 60 | 200 | 2180 | 1 | 1 | 0,026 |
| 12 | Pd5 | C24 | 60 | 200 | 1000 | 1 | 1 | 0,012 |
| 13 | Pd6 | C24 | 60 | 200 | 2000 | 1 | 1 | 0,024 |
| 14 | Pd7 | C24 | 60 | 200 | 1000 | 1 | 1 | 0,012 |
| 15 | Pd8 | C24 | 60 | 200 | 1000 | 1 | 1 | 0,012 |
| 16 | Pd9 | C24 | 60 | 200 | 1990 | 1 | 1 | 0,024 |
| 17 | Pd10 | C24 | 60 | 200 | 280 | 1 | 1 | 0,003 |
| 18 | Pd11 | C24 | 60 | 200 | 4360 | 1 | 1 | 0,052 |
| 19 | Pd12 | C24 | 60 | 200 | 1000 | 1 | 1 | 0,012 |
| 20 | Pd13 | C24 | 60 | 200 | 930 | 1 | 1 | 0,011 |
| 21 | S1 | C24 | 60 | 200 | 2960 | 36 | 1 | 1,279 |
| 22 | S2 | C24 | 60 | 200 | 2400 | 24 | 1 | 0,691 |
| 23 | S3 | C24 | 60 | 200 | 300 | 12 | 1 | 0,043 |
| 24 | S4 | C24 | 60 | 200 | 200 | 9 | 1 | 0,022 |
| 25 | S5 | C24 | 60 | 200 | 500 | 4 | 1 | 0,024 |
| 26 | Pw1 | C24 | 60 | 200 | 540 | 12 | 1 | 0,078 |
| 27 | Pw2 | C24 | 60 | 200 | 430 | 1 | 1 | 0,005 |
| 28 | Pw3 | C24 | 60 | 200 | 360 | 1 | 1 | 0,004 |
| 29 | Pw4 | C24 | 60 | 200 | 200 | 1 | 1 | 0,002 |
| 30 | Pw5 | C24 | 60 | 200 | 100 | 1 | 1 | 0,001 |
| 31 | Pw6 | C24 | 60 | 200 | 500 | 1 | 1 | 0,006 |
| 32 | Pw7 | C24 | 60 | 200 | 290 | 2 | 1 | 0,007 |
| 33 | Pw8 | C24 | 60 | 200 | 440 | 1 | 1 | 0,005 |
| 34 | Pw9 | C24 | 60 | 200 | 100 | 1 | 1 | 0,001 |
| 35 | Pw10 | C24 | 60 | 200 | 70 | 1 | 1 | 0,001 |
| 36 | Pw11 | C24 | 60 | 200 | 160 | 1 | 1 | 0,002 |
| 37 | Pw12 | C24 | 60 | 200 | 150 | 1 | 1 | 0,002 |
| RAZEM | | | | | | | | 3,759 |

POZYCJA 1.2.3.1

| ZESTAWIENIE DREWNA | | | | | | | | |
|--------------------|---------|-------|--------|--------|--------|--------------|------|--------|
| l.p. | ELEMENT | KLASA | B [mm] | H [mm] | L [mm] | ILOŚĆ [SZT.] | xPOZ | V [m3] |
| 1 | O1 | C24 | 60 | 200 | 3270 | 1 | 1 | 0,039 |
| 2 | O2 | C24 | 60 | 200 | 6040 | 1 | 1 | 0,072 |
| 3 | N-5 | GL24h | 60 | 200 | 1160 | 2 | 1 | 0,028 |
| 4 | Pd1 | C24 | 60 | 200 | 3270 | 1 | 1 | 0,039 |
| 5 | Pd2 | C24 | 60 | 200 | 180 | 1 | 1 | 0,002 |
| 6 | Pd3 | C24 | 60 | 200 | 2050 | 1 | 1 | 0,025 |
| 7 | Pd4 | C24 | 60 | 200 | 6040 | 1 | 1 | 0,072 |
| 8 | Pd5 | C24 | 60 | 200 | 6040 | 1 | 1 | 0,072 |
| 9 | S1 | C24 | 60 | 200 | 3180 | 21 | 1 | 0,801 |
| 10 | S2 | C24 | 60 | 200 | 2420 | 2 | 1 | 0,058 |
| 11 | S3 | C24 | 60 | 200 | 700 | 2 | 1 | 0,017 |
| 12 | Pw1 | C24 | 60 | 200 | 540 | 12 | 1 | 0,078 |
| 13 | Pw2 | C24 | 60 | 200 | 340 | 1 | 1 | 0,004 |
| RAZEM | | | | | | | | 1,307 |

POZYCJA 1.2.3.2

| ZESTAWIENIE DREWNA | | | | | | | | |
|--------------------|---------|-------|--------|--------|--------|--------------|------|--------|
| l.p. | ELEMENT | KLASA | B [mm] | H [mm] | L [mm] | ILOŚĆ [SZT.] | xPOZ | V [m3] |
| 1 | O1 | C24 | 60 | 200 | 10620 | 1 | 1 | 0,127 |
| 2 | N-5 | GL24h | 60 | 200 | 1160 | 2 | 1 | 0,028 |
| 3 | Pd1 | C24 | 60 | 200 | 10620 | 1 | 1 | 0,127 |
| 4 | Pd2 | C24 | 60 | 200 | 9140 | 1 | 1 | 0,110 |
| 5 | Pd3 | C24 | 60 | 200 | 440 | 1 | 1 | 0,005 |
| 6 | S1 | C24 | 60 | 200 | 3180 | 24 | 1 | 0,916 |
| 7 | S2 | C24 | 60 | 200 | 2420 | 2 | 1 | 0,058 |
| 8 | S3 | C24 | 60 | 200 | 700 | 2 | 1 | 0,017 |
| 9 | Pw1 | C24 | 60 | 200 | 540 | 12 | 1 | 0,078 |
| 10 | Pw2 | C24 | 60 | 200 | 380 | 1 | 1 | 0,005 |
| 11 | Pw3 | C24 | 60 | 200 | 110 | 1 | 1 | 0,001 |
| 12 | Pw4 | C24 | 60 | 200 | 500 | 1 | 1 | 0,006 |
| 13 | Pw5 | C24 | 60 | 200 | 60 | 1 | 1 | 0,001 |
| 14 | Pw6 | C24 | 60 | 200 | 70 | 1 | 1 | 0,001 |
| 15 | Pw7 | C24 | 60 | 200 | 180 | 1 | 1 | 0,002 |
| 16 | Pw8 | C24 | 60 | 200 | 220 | 1 | 1 | 0,003 |
| RAZEM | | | | | | | | 1,485 |

POZYCJA 1.2.3.3

| ZESTAWIENIE DREWNA | | | | | | | | |
|--------------------|---------|-------|--------|--------|--------|--------------|------|--------|
| l.p. | ELEMENT | KLASA | B [mm] | H [mm] | L [mm] | ILOŚĆ [SZT.] | xPOZ | V [m3] |
| 1 | O1 | C24 | 60 | 200 | 2850 | 1 | 1 | 0,034 |
| 2 | O2 | C24 | 60 | 200 | 3450 | 1 | 1 | 0,041 |
| 3 | N-5 | GL24h | 60 | 200 | 1160 | 6 | 1 | 0,084 |
| 4 | Pd1 | C24 | 60 | 200 | 6700 | 1 | 1 | 0,080 |
| 5 | Pd2 | C24 | 60 | 200 | 1140 | 1 | 1 | 0,014 |
| 6 | Pd3 | C24 | 60 | 200 | 990 | 1 | 1 | 0,012 |
| 7 | Pd4 | C24 | 60 | 200 | 1230 | 1 | 1 | 0,015 |
| 8 | Pd5 | C24 | 60 | 200 | 320 | 1 | 1 | 0,004 |
| 9 | S1 | C24 | 60 | 200 | 3180 | 10 | 1 | 0,382 |
| 10 | S2 | C24 | 60 | 200 | 2420 | 6 | 1 | 0,174 |
| 11 | S3 | C24 | 60 | 200 | 700 | 6 | 1 | 0,050 |
| 12 | Pw1 | C24 | 60 | 200 | 540 | 12 | 1 | 0,078 |
| 13 | Pw2 | C24 | 60 | 200 | 320 | 1 | 1 | 0,004 |
| 14 | Pw3 | C24 | 60 | 200 | 490 | 1 | 1 | 0,006 |
| 15 | Pw4 | C24 | 60 | 200 | 390 | 1 | 1 | 0,005 |
| | RAZEM | | | | | | | 0,983 |

POZYCJA 1.2.3.4

| ZESTAWIENIE DREWNA | | | | | | | | |
|--------------------|---------|-------|--------|--------|--------|--------------|------|--------|
| l.p. | ELEMENT | KLASA | B [mm] | H [mm] | L [mm] | ILOŚĆ [SZT.] | xPOZ | V [m3] |
| 1 | O1 | C24 | 60 | 200 | 4030 | 1 | 1 | 0,048 |
| 2 | O2 | C24 | 40 | 200 | 2190 | 1 | 1 | 0,018 |
| 3 | P-2 | GL24h | 200 | 280 | 2180 | 1 | 1 | 0,122 |
| 3 | Pd1 | C24 | 60 | 200 | 4230 | 1 | 1 | 0,051 |
| 4 | Pd2 | C24 | 60 | 200 | 4230 | 1 | 1 | 0,051 |
| 5 | S1 | C24 | 60 | 200 | 3180 | 8 | 1 | 0,305 |
| 6 | S2 | C24 | 200 | 200 | 2960 | 2 | 1 | 0,237 |
| 7 | Pw1 | C24 | 60 | 200 | 540 | 6 | 1 | 0,039 |
| 8 | Pw2 | C24 | 60 | 200 | 310 | 1 | 1 | 0,004 |
| | RAZEM | | | | | | | 0,875 |

POZYCJA 1.2.3.5

| ZESTAWIENIE DREWNA | | | | | | | | |
|--------------------|---------|-------|--------|--------|--------|--------------|------|--------|
| l.p. | ELEMENT | KLASA | B [mm] | H [mm] | L [mm] | ILOŚĆ [SZT.] | xPOZ | V [m3] |
| 1 | O1 | C24 | 60 | 200 | 8430 | 1 | 1 | 0,101 |
| 2 | N-5 | C24 | 60 | 200 | 1160 | 2 | 1 | 0,028 |
| 3 | Pd1 | C24 | 60 | 200 | 2830 | 1 | 1 | 0,034 |
| 4 | Pd2 | C24 | 60 | 200 | 660 | 1 | 1 | 0,008 |
| 5 | Pd3 | C24 | 60 | 200 | 1130 | 1 | 1 | 0,014 |
| 6 | Pd4 | C24 | 60 | 200 | 5600 | 1 | 1 | 0,067 |
| 7 | Pd5 | C24 | 60 | 200 | 5600 | 1 | 1 | 0,067 |
| 8 | S1 | C24 | 60 | 200 | 3180 | 17 | 1 | 0,649 |
| 9 | S2 | C24 | 60 | 200 | 2420 | 2 | 1 | 0,058 |
| 10 | S3 | C24 | 60 | 200 | 700 | 2 | 1 | 0,017 |
| 11 | Pw1 | C24 | 60 | 200 | 540 | 9 | 1 | 0,058 |
| 12 | Pw2 | C24 | 60 | 200 | 480 | 1 | 1 | 0,006 |
| 13 | Pw3 | C24 | 60 | 200 | 350 | 1 | 1 | 0,004 |
| 14 | Pw4 | C24 | 60 | 200 | 360 | 1 | 1 | 0,004 |
| 15 | Pw5 | C24 | 60 | 200 | 200 | 1 | 1 | 0,002 |
| | RAZEM | | | | | | | 1,117 |

POZYCJA 1.2.3.6

| ZESTAWIENIE DREWNA | | | | | | | | |
|--------------------|---------|-------|--------|--------|--------|--------------|------|--------|
| l.p. | ELEMENT | KLASA | B [mm] | H [mm] | L [mm] | ILOŚĆ [SZT.] | xPOZ | V [m3] |
| 1 | O1 | C24 | 60 | 200 | 11060 | 1 | 1 | 0,133 |
| 2 | O2 | C24 | 60 | 200 | 3290 | 1 | 1 | 0,039 |
| 3 | O3 | C24 | 60 | 200 | 3450 | 1 | 1 | 0,041 |
| 4 | O4 | C24 | 60 | 200 | 4040 | 1 | 1 | 0,048 |
| 5 | P-3 | GL24h | 200 | 240 | 2320 | 1 | 1 | 0,111 |
| 6 | N-5 | C24 | 60 | 200 | 1160 | 8 | 1 | 0,111 |
| 7 | Pd1 | C24 | 60 | 200 | 11060 | 1 | 1 | 0,133 |
| 8 | Pd2 | C24 | 60 | 200 | 660 | 1 | 1 | 0,008 |
| 9 | Pd3 | C24 | 60 | 200 | 3520 | 1 | 1 | 0,042 |
| 10 | Pd4 | C24 | 60 | 200 | 1980 | 1 | 1 | 0,024 |
| 11 | Pd5 | C24 | 60 | 200 | 1780 | 1 | 1 | 0,021 |
| 12 | Pd6 | C24 | 60 | 200 | 11180 | 1 | 1 | 0,134 |
| 13 | Pd7 | C24 | 60 | 200 | 390 | 1 | 1 | 0,005 |
| 14 | Pd8 | C24 | 60 | 200 | 2060 | 1 | 1 | 0,025 |
| 15 | Pd9 | C24 | 60 | 200 | 5690 | 1 | 1 | 0,068 |
| 16 | S1 | C24 | 60 | 200 | 3180 | 37 | 1 | 1,412 |
| 17 | S2 | C24 | 60 | 200 | 2420 | 8 | 1 | 0,232 |
| 18 | S3 | C24 | 60 | 200 | 700 | 8 | 1 | 0,067 |
| 19 | S4 | C24 | 60 | 200 | 2760 | 2 | 1 | 0,066 |
| 20 | S5 | C24 | 60 | 200 | 180 | 3 | 1 | 0,006 |
| 21 | Pw1 | C24 | 60 | 200 | 540 | 18 | 1 | 0,117 |
| 22 | Pw2 | C24 | 60 | 200 | 480 | 1 | 1 | 0,006 |
| 23 | Pw3 | C24 | 60 | 200 | 220 | 1 | 1 | 0,003 |
| 24 | Pw4 | C24 | 60 | 200 | 160 | 1 | 1 | 0,002 |
| 25 | Pw5 | C24 | 60 | 200 | 360 | 1 | 1 | 0,004 |
| 26 | Pw6 | C24 | 60 | 200 | 250 | 1 | 1 | 0,003 |
| 27 | Pw7 | C24 | 60 | 200 | 50 | 1 | 1 | 0,001 |
| 28 | Pw8 | C24 | 60 | 200 | 280 | 2 | 1 | 0,007 |
| 29 | Pw9 | C24 | 60 | 200 | 320 | 1 | 1 | 0,004 |
| RAZEM | | | | | | | | 2,873 |

POZYCJA 1.2.3.7

| ZESTAWIENIE DREWNA | | | | | | | | |
|--------------------|---------|-------|--------|--------|--------|--------------|------|--------|
| l.p. | ELEMENT | KLASA | B [mm] | H [mm] | L [mm] | ILOŚĆ [SZT.] | xPOZ | V [m3] |
| 1 | O1 | C24 | 60 | 200 | 7680 | 1 | 1 | 0,092 |
| 2 | N-5 | C24 | 60 | 200 | 1160 | 2 | 1 | 0,028 |
| 3 | Pd1 | C24 | 60 | 200 | 7680 | 1 | 1 | 0,092 |
| 4 | Pd2 | C24 | 60 | 200 | 680 | 1 | 1 | 0,008 |
| 5 | Pd3 | C24 | 60 | 200 | 5960 | 1 | 1 | 0,072 |
| 6 | S1 | C24 | 60 | 200 | 3180 | 13 | 1 | 0,496 |
| 7 | S2 | C24 | 60 | 200 | 2420 | 2 | 1 | 0,058 |
| 8 | S3 | C24 | 60 | 200 | 700 | 2 | 1 | 0,017 |
| 9 | Pw1 | C24 | 60 | 200 | 540 | 8 | 1 | 0,052 |
| 10 | Pw2 | C24 | 60 | 200 | 500 | 1 | 1 | 0,006 |
| 11 | Pw3 | C24 | 60 | 200 | 500 | 1 | 1 | 0,006 |
| 12 | Pw4 | C24 | 60 | 200 | 420 | 1 | 1 | 0,005 |
| RAZEM | | | | | | | | 0,932 |

POZYCJA 1.2.3.8

| ZESTAWIENIE DREWNA | | | | | | | | |
|--------------------|---------|-------|--------|--------|--------|--------------|------|--------|
| l.p. | ELEMENT | KLASA | B [mm] | H [mm] | L [mm] | ILOŚĆ [SZT.] | xPOZ | V [m3] |
| 1 | O1 | C24 | 60 | 200 | 6715 | 1 | 1 | 0,081 |
| 2 | O2 | C24 | 60 | 200 | 6985 | 1 | 1 | 0,084 |
| 5 | P-1 | GL24h | 200 | 240 | 2100 | 1 | 1 | 0,101 |
| 6 | Pd1 | C24 | 60 | 200 | 2340 | 1 | 1 | 0,028 |
| 7 | Pd2 | C24 | 60 | 200 | 2340 | 1 | 1 | 0,028 |
| 8 | Pd3 | C24 | 60 | 200 | 11120 | 1 | 1 | 0,133 |
| 9 | Pd4 | C24 | 60 | 200 | 4580 | 1 | 1 | 0,055 |
| 10 | Pd5 | C24 | 60 | 200 | 4760 | 1 | 1 | 0,057 |
| 11 | Pd6 | C24 | 60 | 200 | 2340 | 1 | 1 | 0,028 |
| 12 | Pd7 | C24 | 60 | 200 | 2340 | 1 | 1 | 0,028 |
| 13 | S1 | C24 | 60 | 200 | 2960 | 14 | 1 | 0,497 |
| 14 | S2 | C24 | 60 | 200 | 3180 | 17 | 1 | 0,649 |
| 15 | S3 | C24 | 60 | 200 | 3000 | 2 | 1 | 0,072 |
| 16 | S4 | C24 | 200 | 200 | 2760 | 1 | 1 | 0,110 |
| 17 | Pw1 | C24 | 60 | 200 | 540 | 18 | 1 | 0,117 |
| 18 | Pw2 | C24 | 60 | 200 | 400 | 1 | 1 | 0,005 |
| 19 | Pw3 | C24 | 60 | 200 | 140 | 1 | 1 | 0,002 |
| 20 | Pw4 | C24 | 60 | 200 | 380 | 1 | 1 | 0,005 |
| 21 | Pw5 | C24 | 60 | 200 | 280 | 1 | 1 | 0,003 |
| RAZEM | | | | | | | | 2,083 |

POZYCJA 1.2.4

| ZESTAWIENIE DREWNA | | | | | | | | |
|--------------------|---------|-------|--------|--------|--------|--------------|------|--------|
| l.p. | ELEMENT | KLASA | B [mm] | H [mm] | L [mm] | ILOŚĆ [SZT.] | xPOZ | V [m3] |
| 1 | O1 | C24 | 60 | 100 | 4560 | 1 | 7 | 0,192 |
| 2 | Pd1 | C24 | 60 | 100 | 4560 | 1 | 7 | 0,192 |
| 3 | Pd2 | C24 | 60 | 100 | 4560 | 1 | 7 | 0,192 |
| 4 | S1 | C24 | 60 | 100 | 3180 | 9 | 7 | 1,202 |
| 5 | Pw1 | C24 | 60 | 100 | 390 | 2 | 7 | 0,033 |
| 6 | Pw2 | C24 | 60 | 100 | 540 | 6 | 7 | 0,136 |
| | RAZEM | | | | | | | 1,947 |

POZYCJA 1.2.5

| ZESTAWIENIE DREWNA | | | | | | | | |
|--------------------|---------|-------|--------|--------|--------|--------------|------|--------|
| l.p. | ELEMENT | KLASA | B [mm] | H [mm] | L [mm] | ILOŚĆ [SZT.] | xPOZ | V [m3] |
| 1 | O1 | C24 | 60 | 100 | 4540 | 1 | 1 | 0,027 |
| 2 | N-6 | C24 | 60 | 100 | 1160 | 2 | 1 | 0,014 |
| 3 | Pd1 | C24 | 60 | 100 | 4540 | 1 | 1 | 0,027 |
| 4 | Pd2 | C24 | 60 | 100 | 2690 | 1 | 1 | 0,016 |
| 5 | Pd3 | C24 | 60 | 100 | 810 | 1 | 1 | 0,005 |
| 6 | S1 | C24 | 60 | 100 | 3180 | 9 | 1 | 0,172 |
| 7 | S2 | C24 | 60 | 100 | 2420 | 2 | 1 | 0,029 |
| 8 | S3 | C24 | 60 | 100 | 700 | 2 | 1 | 0,008 |
| 9 | Pw1 | C24 | 60 | 100 | 540 | 1 | 1 | 0,003 |
| 10 | Pw2 | C24 | 60 | 100 | 110 | 7 | 1 | 0,005 |
| 11 | Pw3 | C24 | 60 | 100 | 210 | 7 | 1 | 0,009 |
| 12 | Pw4 | C24 | 60 | 100 | 360 | 7 | 1 | 0,015 |
| RAZEM | | | | | | | | 0,330 |

POZYCJA 1.2.6

| ZESTAWIENIE DREWNA | | | | | | | | |
|--------------------|---------|-------|--------|--------|--------|--------------|------|--------|
| l.p. | ELEMENT | KLASA | B [mm] | H [mm] | L [mm] | ILOŚĆ [SZT.] | xPOZ | V [m3] |
| 1 | O1 | C24 | 60 | 100 | 4560 | 1 | 1 | 0,027 |
| 2 | N-6 | C24 | 60 | 100 | 1160 | 2 | 1 | 0,014 |
| 3 | Pd1 | C24 | 60 | 100 | 4560 | 1 | 1 | 0,027 |
| 4 | Pd2 | C24 | 60 | 100 | 2690 | 1 | 1 | 0,016 |
| 5 | Pd3 | C24 | 60 | 100 | 830 | 1 | 1 | 0,005 |
| 6 | S1 | C24 | 60 | 100 | 3180 | 9 | 1 | 0,172 |
| 7 | S2 | C24 | 60 | 100 | 2420 | 2 | 1 | 0,029 |
| 8 | S3 | C24 | 60 | 100 | 700 | 2 | 1 | 0,008 |
| 9 | Pw1 | C24 | 60 | 100 | 540 | 1 | 1 | 0,003 |
| 10 | Pw2 | C24 | 60 | 100 | 110 | 7 | 1 | 0,005 |
| 11 | Pw3 | C24 | 60 | 100 | 230 | 7 | 1 | 0,010 |
| 12 | Pw4 | C24 | 60 | 100 | 360 | 7 | 1 | 0,015 |
| RAZEM | | | | | | | | 0,331 |

POZYCJA 1.2.7

| ZESTAWIENIE DREWNA | | | | | | | | |
|--------------------|---------|-------|--------|--------|--------|--------------|------|--------|
| l.p. | ELEMENT | KLASA | B [mm] | H [mm] | L [mm] | ILOŚĆ [SZT.] | xPOZ | V [m3] |
| 1 | O1 | C24 | 60 | 100 | 2000 | 1 | 1 | 0,012 |
| 2 | N-6 | C24 | 60 | 100 | 1060 | 2 | 1 | 0,013 |
| 3 | Pd1 | C24 | 60 | 100 | 2000 | 1 | 1 | 0,012 |
| 4 | Pd2 | C24 | 60 | 100 | 940 | 1 | 1 | 0,006 |
| 5 | Pd3 | C24 | 60 | 100 | 120 | 1 | 1 | 0,001 |
| 6 | S1 | C24 | 60 | 100 | 3180 | 4 | 1 | 0,076 |
| 7 | S2 | C24 | 60 | 100 | 2420 | 2 | 1 | 0,029 |
| 8 | S3 | C24 | 60 | 100 | 700 | 1 | 1 | 0,004 |
| 9 | Pw1 | C24 | 60 | 100 | 390 | 1 | 1 | 0,002 |
| 10 | Pw2 | C24 | 60 | 100 | 160 | 1 | 1 | 0,001 |
| RAZEM | | | | | | | | 0,156 |

POZYCJA 2.2.2.1

| ZESTAWIENIE DREWNA | | | | | | | | |
|--------------------|---------|-------|--------|--------|--------|--------------|------|--------|
| l.p. | ELEMENT | KLASA | B [mm] | H [mm] | L [mm] | ILOŚĆ [SZT.] | xPOZ | V [m3] |
| 1 | O1 | C24 | 60 | 200 | 1770 | 1 | 1 | 0,021 |
| 2 | O2 | C24 | 60 | 200 | 4550 | 1 | 1 | 0,055 |
| 3 | Bz1 | C24 | 60 | 200 | 1770 | 1 | 1 | 0,021 |
| 4 | Bz2 | C24 | 60 | 200 | 4550 | 1 | 1 | 0,055 |
| 5 | N-5 | C24 | 60 | 200 | 1120 | 6 | 1 | 0,081 |
| 6 | Pd1 | C24 | 60 | 200 | 1770 | 1 | 1 | 0,021 |
| 7 | Pd2 | C24 | 60 | 200 | 4550 | 1 | 1 | 0,055 |
| 8 | S1 | C24 | 60 | 200 | 2910 | 13 | 1 | 0,454 |
| 9 | S2 | C24 | 60 | 200 | 2450 | 6 | 1 | 0,176 |
| 10 | S3 | C24 | 60 | 200 | 400 | 3 | 1 | 0,014 |
| 11 | Pw1 | C24 | 60 | 200 | 540 | 2 | 1 | 0,013 |
| 12 | Pw2 | C24 | 60 | 200 | 290 | 1 | 1 | 0,003 |
| 13 | Pw3 | C24 | 60 | 200 | 500 | 1 | 1 | 0,006 |
| 14 | Pw4 | C24 | 60 | 200 | 160 | 1 | 1 | 0,002 |
| | RAZEM | | | | | | | 0,977 |

POZYCJA 2.2.2.2

| ZESTAWIENIE DREWNA | | | | | | | | |
|--------------------|---------|-------|--------|--------|--------|--------------|------|--------|
| l.p. | ELEMENT | KLASA | B [mm] | H [mm] | L [mm] | ILOŚĆ [SZT.] | xPOZ | V [m3] |
| 1 | O1 | C24 | 60 | 200 | 12110 | 1 | 1 | 0,145 |
| 2 | O2 | C24 | 60 | 200 | 4340 | 1 | 1 | 0,052 |
| 3 | Bz1 | C24 | 60 | 200 | 12110 | 1 | 1 | 0,145 |
| 4 | Bz2 | C24 | 60 | 200 | 4340 | 1 | 1 | 0,052 |
| 5 | N-5 | C24 | 60 | 200 | 1120 | 6 | 1 | 0,081 |
| 6 | N-12 | C24 | 60 | 200 | 6820 | 3 | 1 | 0,246 |
| 7 | Pd1 | C24 | 60 | 200 | 12110 | 1 | 1 | 0,145 |
| 8 | Pd2 | C24 | 60 | 200 | 4340 | 1 | 1 | 0,052 |
| 9 | S1 | C24 | 60 | 200 | 2910 | 20 | 1 | 0,698 |
| 10 | S2 | C24 | 60 | 200 | 2450 | 10 | 1 | 0,294 |
| 11 | S3 | C24 | 60 | 200 | 400 | 3 | 1 | 0,014 |
| 12 | S4 | C24 | 60 | 200 | 2450 | 11 | 1 | 0,323 |
| 13 | S5 | C24 | 100 | 200 | 2450 | 1 | 1 | 0,049 |
| 14 | Pw1 | C24 | 60 | 200 | 540 | 7 | 1 | 0,045 |
| 15 | Pw2 | C24 | 60 | 200 | 140 | 1 | 1 | 0,002 |
| 16 | Pw3 | C24 | 60 | 200 | 430 | 1 | 1 | 0,005 |
| 17 | Pw4 | C24 | 60 | 200 | 170 | 2 | 1 | 0,004 |
| 18 | Pw5 | C24 | 60 | 200 | 160 | 1 | 1 | 0,002 |
| RAZEM | | | | | | | | 2,354 |

POZYCJA 2.2.2.3

| ZESTAWIENIE DREWNA | | | | | | | | |
|--------------------|---------|-------|--------|--------|--------|--------------|------|--------|
| l.p. | ELEMENT | KLASA | B [mm] | H [mm] | L [mm] | ILOŚĆ [SZT.] | xPOZ | V [m3] |
| 1 | O1 | C24 | 60 | 200 | 7670 | 1 | 1 | 0,092 |
| 2 | O2 | C24 | 60 | 200 | 5880 | 1 | 1 | 0,071 |
| 3 | Bz1 | C24 | 60 | 200 | 7670 | 1 | 1 | 0,092 |
| 4 | N-13 | GL24 | 200 | 400 | 5880 | 3 | 1 | 1,411 |
| 5 | Pd1 | C24 | 60 | 200 | 7670 | 1 | 1 | 0,092 |
| 6 | S1 | C24 | 60 | 200 | 2910 | 6 | 1 | 0,210 |
| 7 | S2 | C24 | 60 | 200 | 2450 | 4 | 1 | 0,118 |
| 8 | Pw1 | C24 | 60 | 200 | 540 | 2 | 1 | 0,013 |
| 9 | Pw2 | C24 | 60 | 200 | 180 | 2 | 1 | 0,004 |
| RAZEM | | | | | | | | 2,103 |

POZYCJA 2.2.2.4

| ZESTAWIENIE DREWNA | | | | | | | | |
|--------------------|---------|-------|--------|--------|--------|--------------|------|--------|
| l.p. | ELEMENT | KLASA | B [mm] | H [mm] | L [mm] | ILOŚĆ [SZT.] | xPOZ | V [m3] |
| 1 | O1 | C24 | 60 | 200 | 15800 | 1 | 1 | 0,190 |
| 2 | Bz1 | C24 | 60 | 200 | 15800 | 1 | 1 | 0,190 |
| 3 | Pd1 | C24 | 60 | 200 | 15800 | 1 | 1 | 0,190 |
| 4 | S1 | C24 | 60 | 200 | 2910 | 33 | 1 | 1,152 |
| 5 | Pw1 | C24 | 60 | 200 | 540 | 22 | 1 | 0,143 |
| 6 | Pw2 | C24 | 60 | 200 | 400 | 2 | 1 | 0,010 |
| 7 | Pw3 | C24 | 60 | 200 | 520 | 1 | 1 | 0,006 |
| 8 | Pw4 | C24 | 60 | 200 | 250 | 1 | 1 | 0,003 |
| | RAZEM | | | | | | | 1,884 |

POZYCJA 2.2.2.5

| ZESTAWIENIE DREWNA | | | | | | | | |
|--------------------|---------|-------|--------|--------|--------|--------------|------|--------|
| l.p. | ELEMENT | KLASA | B [mm] | H [mm] | L [mm] | ILOŚĆ [SZT.] | xPOZ | V [m3] |
| 1 | O1 | C24 | 60 | 200 | 7670 | 1 | 1 | 0,092 |
| 2 | Bz1 | C24 | 60 | 200 | 7670 | 1 | 1 | 0,092 |
| 3 | N-15 | C24 | 60 | 200 | 5900 | 3 | 1 | 0,212 |
| 4 | Pd1 | C24 | 60 | 200 | 7670 | 1 | 1 | 0,092 |
| 5 | S1 | C24 | 60 | 200 | 2910 | 6 | 1 | 0,210 |
| 6 | S2 | C24 | 60 | 200 | 2450 | 4 | 1 | 0,118 |
| 7 | S3 | C24 | 60 | 200 | 200 | 9 | 1 | 0,022 |
| 8 | S4 | C24 | 100 | 200 | 2450 | 1 | 1 | 0,049 |
| 9 | Pw1 | C24 | 60 | 200 | 540 | 2 | 1 | 0,013 |
| 10 | Pw2 | C24 | 60 | 200 | 170 | 2 | 1 | 0,004 |
| | RAZEM | | | | | | | 0,904 |

POZYCJA 2.2.2.6

| ZESTAWIENIE DREWNA | | | | | | | | |
|--------------------|---------|-------|--------|--------|--------|--------------|------|--------|
| l.p. | ELEMENT | KLASA | B [mm] | H [mm] | L [mm] | ILOŚĆ [SZT.] | xPOZ | V [m3] |
| 1 | O1 | C24 | 60 | 200 | 1750 | 1 | 1 | 0,021 |
| 2 | O2 | C24 | 60 | 200 | 22170 | 1 | 1 | 0,266 |
| 3 | O3 | C24 | 60 | 200 | 4370 | 1 | 1 | 0,052 |
| 4 | Bz1 | C24 | 60 | 200 | 1750 | 1 | 1 | 0,021 |
| 5 | Bz2 | C24 | 60 | 200 | 22170 | 1 | 1 | 0,266 |
| 6 | Bz3 | C24 | 60 | 200 | 4370 | 1 | 1 | 0,052 |
| 7 | N-5 | C24 | 60 | 200 | 1200 | 20 | 1 | 0,288 |
| 8 | N-5a | C24 | 60 | 200 | 1270 | 2 | 1 | 0,030 |
| 9 | Pd1 | C24 | 60 | 200 | 1750 | 1 | 1 | 0,021 |
| 10 | Pd2 | C24 | 60 | 200 | 22170 | 1 | 1 | 0,266 |
| 11 | Pd3 | C24 | 60 | 200 | 4370 | 1 | 1 | 0,052 |
| 12 | S1 | C24 | 60 | 200 | 2910 | 52 | 1 | 1,816 |
| 13 | S2 | C24 | 60 | 200 | 2450 | 22 | 1 | 0,647 |
| 14 | S3 | C24 | 60 | 200 | 400 | 11 | 1 | 0,053 |
| 15 | Pw1 | C24 | 60 | 200 | 540 | 16 | 1 | 0,104 |
| 16 | Pw2 | C24 | 60 | 200 | 430 | 1 | 1 | 0,005 |
| 17 | Pw3 | C24 | 60 | 200 | 530 | 1 | 1 | 0,006 |
| 18 | Pw4 | C24 | 60 | 200 | 440 | 1 | 1 | 0,005 |
| 19 | Pw5 | C24 | 60 | 200 | 500 | 1 | 1 | 0,006 |
| 20 | Pw6 | C24 | 60 | 200 | 160 | 8 | 1 | 0,015 |
| 21 | Pw7 | C24 | 60 | 200 | 400 | 1 | 1 | 0,005 |
| 22 | Pw8 | C24 | 60 | 200 | 65 | 1 | 1 | 0,001 |
| 23 | Pw9 | C24 | 60 | 200 | 100 | 1 | 1 | 0,001 |
| RAZEM | | | | | | | | 3,999 |

POZYCJA 2.2.3.1

| ZESTAWIENIE DREWNA | | | | | | | | |
|--------------------|---------|-------|--------|--------|--------|--------------|------|--------|
| l.p. | ELEMENT | KLASA | B [mm] | H [mm] | L [mm] | ILOŚĆ [SZT.] | xPOZ | V [m3] |
| 1 | O1 | C24 | 60 | 200 | 3280 | 1 | 1 | 0,039 |
| 2 | O2 | C24 | 60 | 200 | 6040 | 1 | 1 | 0,072 |
| 3 | Bz1 | C24 | 60 | 200 | 3280 | 1 | 1 | 0,039 |
| 4 | Bz2 | C24 | 60 | 200 | 6040 | 1 | 1 | 0,072 |
| 5 | N-5 | C24 | 60 | 200 | 1160 | 2 | 1 | 0,028 |
| 6 | N-5b | C24 | 60 | 200 | 1060 | 1 | 1 | 0,013 |
| 7 | N-15 | C24 | 60 | 200 | 1830 | 3 | 1 | 0,066 |
| 8 | Pd1 | C24 | 60 | 200 | 3280 | 1 | 1 | 0,039 |
| 9 | Pd2 | C24 | 60 | 200 | 6040 | 1 | 1 | 0,072 |
| 10 | S1 | C24 | 60 | 200 | 2910 | 14 | 1 | 0,489 |
| 11 | S2 | C24 | 60 | 200 | 2360 | 7 | 1 | 0,198 |
| 12 | S3 | C24 | 60 | 200 | 500 | 5 | 1 | 0,030 |
| 13 | S4 | C24 | 60 | 200 | 300 | 4 | 1 | 0,014 |
| 14 | Pw1 | C24 | 60 | 200 | 540 | 4 | 1 | 0,026 |
| 15 | Pw2 | C24 | 60 | 200 | 110 | 1 | 1 | 0,001 |
| 16 | Pw3 | C24 | 60 | 200 | 400 | 1 | 1 | 0,005 |
| 17 | Pw4 | C24 | 60 | 200 | 300 | 2 | 1 | 0,007 |
| | RAZEM | | | | | | | 1,210 |

POZYCJA 2.2.3.2

| ZESTAWIENIE DREWNA | | | | | | | | |
|--------------------|---------|-------|--------|--------|--------|--------------|------|--------|
| l.p. | ELEMENT | KLASA | B [mm] | H [mm] | L [mm] | ILOŚĆ [SZT.] | xPOZ | V [m3] |
| 1 | O1 | C24 | 60 | 200 | 10620 | 1 | 1 | 0,127 |
| 2 | O2 | C24 | 60 | 200 | 2850 | 1 | 1 | 0,034 |
| 3 | O3 | C24 | 60 | 200 | 1980 | 1 | 1 | 0,024 |
| 4 | Bz1 | C24 | 60 | 200 | 10620 | 1 | 1 | 0,127 |
| 5 | Bz2 | C24 | 60 | 200 | 2850 | 1 | 1 | 0,034 |
| 6 | Bz3 | C24 | 60 | 200 | 1980 | 1 | 1 | 0,024 |
| 7 | N-5 | C24 | 60 | 200 | 1160 | 5 | 1 | 0,070 |
| 8 | Pd1 | C24 | 60 | 200 | 10620 | 1 | 1 | 0,127 |
| 9 | Pd2 | C24 | 60 | 200 | 5030 | 1 | 1 | 0,060 |
| 10 | S1 | C24 | 60 | 200 | 2910 | 32 | 1 | 1,117 |
| 11 | S2 | C24 | 60 | 200 | 2360 | 10 | 1 | 0,283 |
| 12 | S3 | C24 | 60 | 200 | 500 | 10 | 1 | 0,060 |
| 13 | Pw1 | C24 | 60 | 200 | 540 | 11 | 1 | 0,071 |
| 14 | Pw2 | C24 | 60 | 200 | 440 | 1 | 1 | 0,005 |
| 15 | Pw3 | C24 | 60 | 200 | 520 | 1 | 1 | 0,006 |
| 16 | Pw4 | C24 | 60 | 200 | 70 | 1 | 1 | 0,001 |
| 17 | Pw5 | C24 | 60 | 200 | 120 | 1 | 1 | 0,001 |
| 18 | Pw6 | C24 | 60 | 200 | 210 | 1 | 1 | 0,003 |
| 19 | Pw7 | C24 | 60 | 200 | 260 | 1 | 1 | 0,003 |
| 20 | Pw8 | C24 | 60 | 200 | 60 | 1 | 1 | 0,001 |
| RAZEM | | | | | | | | 2,178 |

POZYCJA 2.2.3.3

| ZESTAWIENIE DREWNA | | | | | | | | |
|--------------------|---------|-------|--------|--------|--------|--------------|------|--------|
| l.p. | ELEMENT | KLASA | B [mm] | H [mm] | L [mm] | ILOŚĆ [SZT.] | xPOZ | V [m3] |
| 1 | O1 | C24 | 60 | 200 | 800 | 1 | 2 | 0,010 |
| 2 | Bz1 | C24 | 60 | 200 | 800 | 1 | 2 | 0,010 |
| 3 | Pd1 | C24 | 60 | 200 | 800 | 1 | 2 | 0,010 |
| 4 | S1 | C24 | 60 | 200 | 2910 | 3 | 2 | 0,105 |
| 5 | Pw1 | C24 | 60 | 200 | 80 | 1 | 2 | 0,001 |
| 6 | Pw2 | C24 | 60 | 200 | 540 | 1 | 2 | 0,006 |
| | RAZEM | | | | | | | 0,142 |

POZYCJA 2.2.3.4

| ZESTAWIENIE DREWNA | | | | | | | | |
|--------------------|---------|-------|--------|--------|--------|--------------|------|--------|
| l.p. | ELEMENT | KLASA | B [mm] | H [mm] | L [mm] | ILOŚĆ [SZT.] | xPOZ | V [m3] |
| 1 | O1 | C24 | 60 | 200 | 2830 | 1 | 1 | 0,034 |
| 2 | O2 | C24 | 60 | 200 | 5600 | 1 | 1 | 0,067 |
| 3 | Bz1 | C24 | 60 | 200 | 2830 | 1 | 1 | 0,034 |
| 4 | Bz2 | C24 | 60 | 200 | 5600 | 1 | 1 | 0,067 |
| 5 | N-5 | C24 | 60 | 200 | 1160 | 2 | 1 | 0,028 |
| 6 | Pd1 | C24 | 60 | 200 | 2830 | 1 | 1 | 0,034 |
| 7 | Pd2 | C24 | 60 | 200 | 5600 | 1 | 1 | 0,067 |
| 8 | S1 | C24 | 60 | 200 | 2910 | 17 | 1 | 0,594 |
| 9 | S2 | C24 | 60 | 200 | 2360 | 4 | 1 | 0,113 |
| 10 | S3 | C24 | 60 | 200 | 500 | 4 | 1 | 0,024 |
| 11 | Pw1 | C24 | 60 | 200 | 540 | 8 | 1 | 0,052 |
| 12 | Pw2 | C24 | 60 | 200 | 290 | 1 | 1 | 0,003 |
| 13 | Pw3 | C24 | 60 | 200 | 390 | 1 | 1 | 0,005 |
| RAZEM | | | | | | | | 1,122 |

POZYCJA 2.2.3.5

| ZESTAWIENIE DREWNA | | | | | | | | |
|--------------------|---------|-------|--------|--------|--------|--------------|------|--------|
| l.p. | ELEMENT | KLASA | B [mm] | H [mm] | L [mm] | ILOŚĆ [SZT.] | xPOZ | V [m3] |
| 1 | O1 | C24 | 60 | 200 | 11060 | 1 | 1 | 0,133 |
| 2 | O2 | C24 | 60 | 200 | 5470 | 1 | 1 | 0,066 |
| 3 | O3 | C24 | 60 | 200 | 940 | 1 | 1 | 0,011 |
| 4 | Bz1 | C24 | 60 | 200 | 11060 | 1 | 1 | 0,133 |
| 5 | Bz2 | C24 | 60 | 200 | 5470 | 1 | 1 | 0,066 |
| 6 | N-5 | C24 | 60 | 200 | 1160 | 4 | 1 | 0,056 |
| 7 | N-5b | C24 | 60 | 200 | 1060 | 1 | 1 | 0,013 |
| 8 | Pd1 | C24 | 60 | 200 | 11060 | 1 | 1 | 0,133 |
| 9 | Pd2 | C24 | 60 | 200 | 5470 | 1 | 1 | 0,066 |
| 10 | S1 | C24 | 60 | 200 | 2910 | 31 | 1 | 1,083 |
| 11 | S2 | C24 | 60 | 200 | 2360 | 10 | 1 | 0,283 |
| 12 | S3 | C24 | 60 | 200 | 500 | 9 | 1 | 0,054 |
| 13 | S4 | C24 | 60 | 200 | 1200 | 1 | 1 | 0,014 |
| 14 | Pw1 | C24 | 60 | 200 | 540 | 12 | 1 | 0,078 |
| 15 | Pw2 | C24 | 60 | 200 | 510 | 1 | 1 | 0,006 |
| 16 | Pw3 | C24 | 60 | 200 | 500 | 2 | 1 | 0,012 |
| 17 | Pw4 | C24 | 60 | 200 | 250 | 1 | 1 | 0,003 |
| 18 | Pw5 | C24 | 60 | 200 | 150 | 1 | 1 | 0,002 |
| RAZEM | | | | | | | | 2,212 |

POZYCJA 2.2.3.6

| ZESTAWIENIE DREWNA | | | | | | | | |
|--------------------|---------|-------|--------|--------|--------|--------------|------|--------|
| l.p. | ELEMENT | KLASA | B [mm] | H [mm] | L [mm] | ILOŚĆ [SZT.] | xPOZ | V [m3] |
| 1 | O1 | C24 | 60 | 200 | 6980 | 1 | 1 | 0,084 |
| 2 | O2 | C24 | 60 | 200 | 6800 | 1 | 1 | 0,082 |
| 3 | Bz1 | C24 | 60 | 200 | 6980 | 1 | 1 | 0,084 |
| 4 | Bz2 | C24 | 60 | 200 | 6800 | 1 | 1 | 0,082 |
| 5 | P-1 | GL24h | 60 | 200 | 2020 | 1 | 1 | 0,024 |
| 6 | Pd1 | C24 | 200 | 240 | 15800 | 1 | 1 | 0,758 |
| 7 | S1 | C24 | 60 | 200 | 2910 | 30 | 1 | 1,048 |
| 8 | S2 | C24 | 60 | 200 | 2710 | 4 | 1 | 0,130 |
| 9 | Pw1 | C24 | 60 | 200 | 540 | 18 | 1 | 0,117 |
| 10 | Pw2 | C24 | 60 | 200 | 390 | 2 | 1 | 0,009 |
| 11 | Pw3 | C24 | 60 | 200 | 290 | 1 | 1 | 0,003 |
| 12 | Pw4 | C24 | 60 | 200 | 380 | 2 | 1 | 0,009 |
| 13 | Pw5 | C24 | 60 | 200 | 100 | 1 | 1 | 0,001 |
| RAZEM | | | | | | | | 2,431 |

POZYCJA 2.2.4

| ZESTAWIENIE DREWNA | | | | | | | | |
|--------------------|---------|-------|--------|--------|--------|--------------|------|--------|
| l.p. | ELEMENT | KLASA | B [mm] | H [mm] | L [mm] | ILOŚĆ [SZT.] | xPOZ | V [m3] |
| 1 | O1 | C24 | 60 | 100 | 4560 | 1 | 9 | 0,246 |
| 2 | Pd1 | C24 | 60 | 100 | 4560 | 1 | 9 | 0,246 |
| 3 | S1 | C24 | 60 | 100 | 2910 | 9 | 9 | 1,414 |
| 4 | Pw1 | C24 | 60 | 100 | 390 | 2 | 9 | 0,042 |
| 5 | Pw2 | C24 | 60 | 100 | 540 | 6 | 9 | 0,175 |
| RAZEM | | | | | | | | 2,123 |

POZYCJA 2.2.5

| ZESTAWIENIE DREWNA | | | | | | | | |
|--------------------|---------|-------|--------|--------|--------|--------------|------|--------|
| l.p. | ELEMENT | KLASA | B [mm] | H [mm] | L [mm] | ILOŚĆ [SZT.] | xPOZ | V [m3] |
| 1 | O1 | C24 | 60 | 100 | 4560 | 1 | 1 | 0,027 |
| 2 | N-6 | C24 | 60 | 100 | 1160 | 1 | 1 | 0,007 |
| 3 | Pd1 | C24 | 60 | 100 | 4560 | 1 | 1 | 0,027 |
| 4 | S1 | C24 | 60 | 100 | 2910 | 8 | 1 | 0,140 |
| 5 | S2 | C24 | 60 | 100 | 2360 | 2 | 1 | 0,028 |
| 6 | S3 | C24 | 60 | 100 | 500 | 2 | 1 | 0,006 |
| 7 | Pw1 | C24 | 60 | 100 | 540 | 5 | 1 | 0,016 |
| 8 | Pw2 | C24 | 60 | 100 | 220 | 1 | 1 | 0,001 |
| | RAZEM | | | | | | | 0,252 |

POZYCJA 2.2.6

| ZESTAWIENIE DREWNA | | | | | | | | |
|--------------------|---------|-------|--------|--------|--------|--------------|------|--------|
| l.p. | ELEMENT | KLASA | B [mm] | H [mm] | L [mm] | ILOŚĆ [SZT.] | xPOZ | V [m3] |
| 1 | O1 | C24 | 60 | 100 | 4540 | 1 | 2 | 0,054 |
| 2 | Pd1 | C24 | 60 | 100 | 4540 | 1 | 2 | 0,054 |
| 3 | S1 | C24 | 60 | 100 | 2910 | 9 | 2 | 0,314 |
| 4 | Pw1 | C24 | 60 | 100 | 380 | 2 | 2 | 0,009 |
| 5 | Pw2 | C24 | 60 | 100 | 540 | 6 | 2 | 0,039 |
| RAZEM | | | | | | | | 0,470 |

POZYCJA 2.2.7

| ZESTAWIENIE DREWNA | | | | | | | | |
|--------------------|---------|-------|--------|--------|--------|--------------|------|--------|
| l.p. | ELEMENT | KLASA | B [mm] | H [mm] | L [mm] | ILOŚĆ [SZT.] | xPOZ | V [m3] |
| 1 | O1 | C24 | 60 | 100 | 5280 | 1 | 1 | 0,032 |
| 2 | Pd1 | C24 | 60 | 100 | 5280 | 1 | 1 | 0,032 |
| 3 | S1 | C24 | 60 | 100 | 2890 | 10 | 1 | 0,173 |
| 4 | Pw1 | C24 | 60 | 100 | 540 | 8 | 1 | 0,026 |
| 5 | Pw2 | C24 | 60 | 100 | 360 | 1 | 1 | 0,002 |
| RAZEM | | | | | | | | 0,265 |