

PROJEKT ARCHITEKTONICZNO - BUDOWLANY

BUDOWA KLATKI SCHODOWEJ W BUDYNKU ŚWIETLICY WIEJSKIEJ

**JANÓWEK 43, 21-007 MEŁGIEW
DZIAŁKA NR 124/3**

**BRANŻA:
KONSTRUKCJA**

INWESTOR: GMINA MEŁGIEW
21-007 MEŁGIEW, UL. PARTYZANCKA 2

PROJEKTANT: MGR INŻ. MARCIN STRÓZIK
UPR. BUD. NR 1087/Lb/90
SPECJALNOŚĆ KONSTRUKCYJNO-BUDOWLANA

SPRAWDZIŁ: MGR INŻ. TOMASZ IŻYCKI
UPR. BUD. NR 1412/Lb/91
SPECJALNOŚĆ KONSTRUKCYJNO-BUDOWLANA

LUBLIN – PAŹDZIERNIK - 2020

ZAWARTOŚĆ OPRACOWANIA

I. SPIS ZAWARTOŚCI OPRACOWANIA

- Strona tytułowa
- Spis zawartości opracowania
- Opis techniczny
- Zestawienia stali zbrojeniowej
- Część rysunkowa wg poniższego spisu

Rys. nr K1	Rzut fundamentów	1 : 50
Rys. nr K2	Schemat konstrukcyjny przyziemia i parteru	1 : 50
Rys. nr K3	Przekroje fundamentów	1 : 20
Rys. nr K4	Wieńce i elementy monolityczne, Poz.2, 3, 4	1 : 20
Rys. nr K5	Schody monolityczne Poz. 1.1, 1.2, 1.3	1 : 20
Rys. nr K6	Trzpienie monolityczne T1, T2, T3	1 : 20

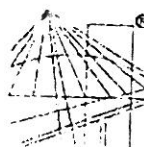
WZK 23; O ŚWIADCZENIU PRACOWNIA ZAWODOWEGO
do podjęcia samodzielnego funkcji technicznych w budownictwie

Na podstawie Art. 2, § 6 ust. 2, § 7
zgodnie z przepisami Ordynacji Sądowej z dnia 20 marca 1933 r.
w sprawie samodzielnego wykonywania czynności w budownictwie (Dz. U. Nr 1, poz. 1450)
Marek Piotr S T R O Z I K
REGISTR PRACOWNI BUDOWNICTWA
z siedzibą w Lublinie, ul. 22 Lutego 5
przez Wydział Budownictwa i Inżynierii do wykonywania samodzielnego funkcji
PROJEKTANTA
konstrukcyjno-budowlanego

- 1/ sporządzanie projektów i zestawie technicznych konstrukcyjno-budowlanych budynków oraz innych budowli, z wyłączeniem inżynierii, mostów i stacji kolejowych, dróg oraz istniejących oraz istniejących i zaplanowanych, obiektów budowlanych budowlanych i obiektów wodnych,
- 2/ sporządzanie w budownictwie oraz innych projektów i zestawie technicznych architekturalnych
- a/ budownictwa inżynierskiego i gospodarczego, edycji projektów typowych i pomiarowych innych budynków oraz sporządzanie planów zagospodarowania terenów inżynierskich i realizację tych budynków,
- b/ budowli ośrodków budowlanych,
- 3/ budownictwie obiektów inżynierskich - do konstruowania, nadzorowania i kontrolowania budowy, kierowania i kontrolowania wytworzenia konstrukcyjnych elementów budowlanych oraz ocenianie i badanie stanu technicznego obiektów budowlanych.



INSTRUKTOR / INŻYNIER
Marek Piotr S T R O Z I K
Załącznik Dyktando



P O L S K A
I Z B A
I N Ż Y N I E R Ó W
B U D O W N I C T W A

Zaświadczenie

o numerze weryfikacyjnym

LUB-LWA-ICG-S2M *

Pan Marcin Strózik o numerze ewidencyjnym LUB/BO/3768/02
adres zamieszkania Rayskiego 4/16, 20-060 Lublin
jest członkiem Lubelskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa i posiada wymagane
ubezpieczenie od odpowiedzialności cywilnej.
Niniejsze zaświadczenie jest ważne od 2020-01-01 do 2020-12-31.

Zaświadczenie zostało wygenerowane elektronicznie i opatrzone bezpiecznym podpisem elektronicznym
weryfikowanym przy pomocy ważnego kwalifikowanego certyfikatu w dniu 2020-01-02 roku przez:

Joanna Gieroba, Przewodniczący Rady Lubelskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa

(Zgodnie art. 5 ust. 2 ustawy z dnia 18 września 2001 r. o podpisie elektronicznym (Dz. U. 2001 Nr 130 poz. 1450) dane w postaci elektronicznej opatrzone bezpiecznym podpisem elektronicznym weryfikowanym przy pomocy ważnego kwalifikowanego certyfikatu są równoważne pod względem skutków prawnych dokumentom opatrzonym podpisami własnoręcznymi.)

Lublin, ... 25.VI.1991r.

Nr. 1412/Lb/91

DECYZJA O STWIERDZENIU PRZYGOTOWANIA ZAWODOWEGO
do realizacji zawodowych funkcji technicznych w Ludowolnictwie

№ podawie, 6 ust. 3, § 4 ust. 2, § 7 i § 12 ust. 1 pkt. 2 - 2 str. -

Uprządkowane Ministerstwo Spraw Wewnętrznych i Ochrony Społeczeństwa z dnia 20 lutego 1972 r.

W sprawie zawodowych funkcji technicznych w budownictwie (Dz. U. Nr 8, poz. 45) zmienia się

slc. 12. Obj. 12 (12) Tomasz - Marian I 2 Y C K I

magister inżynier budownictwa

wiedrany 1) dnia 12.VIII. 1958 w Lublinie

posiada przynajmniej jedno ze wyodrębnionych do wyodrębnienia samodzielnych funkcji —

PROJEKTANTA...

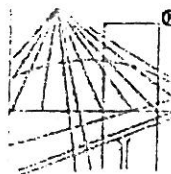
konstrukcyjno-budowlanej

WILEY

WJ 312 37449 VIA AIR MAIL 1961

- 1/ sporządzanie projektów w zakresie rozwiązań konstrukcyjno-budowlanych budynków oraz innych budowli, z wyłączeniem linii, węzłów i stacji kolejowych, dróg oraz lotniskowych dróg startowych i manipulacyjnych, mostów, budowli hydrotechnicznych i melioracji wodnych,
- 2/ sporządzanie w budownictwie osób fizycznych projektów w zakresie rozwiązań architektonicznych:
 - a/ budynków inwentarskich i gospodarczych, adaptacji projektów typowych i powtarzalnych innych budynków oraz sporządzanie planów zagospodarowanie działki związanej z realizacją tych budynków,
 - b/ budowli nie będących budynkami,
- 3/ w budownictwie osób fizycznych - do kierowanie, nadzorowanie i kontrolowanie budowy, kierowanie i kontrolowanie wytwarzania konstrukcyjnych elementów budowlanych oraz ocenianie i bieżące stanu technicznego obiektów budowlanych.

[Handwritten signature]



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

Zaświadczenie

o numerze weryfikacyjnym:

LUB-NEP-KID-JON *

Pan Tomasz Iżycki o numerze ewidencyjnym LUB/BO/2253/01

adres zamieszkania Romantyczna 6/11, 20-533 Lublin

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

Niniejsze zaświadczenie jest ważne od 2020-01-01 do 2020-12-31.

Zaświadczenie zostało wygenerowane elektronicznie i opatrzone bezpiecznym podpisem elektronicznym weryfikowanym przy pomocy ważnego kwalifikowanego certyfikatu w dniu 2020-01-02 roku przez:

Joanna Gieroba, Przewodniczący Rady Lubelskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa

(Zgodnie art. 5 ust. 2 ustawy z dnia 18 września 2001 r. o podpisie elektronicznym (Dz. U. 2001 Nr 130 poz. 1450) dane w postaci elektronicznej opatrzone bezpiecznym podpisem elektronicznym weryfikowanym przy pomocy ważnego kwalifikowanego certyfikatu są równoważne pod względem skutków prawnych dokumentom opatrzonym podpisami własnoręcznymi.)

OPIS TECHNICZNY

1. Podstawa opracowania

- 1.1. Umowa zawarta między Inwestorem a autorem projektu.
- 1.2. Program użytkowy podany przez Inwestora.
- 1.3. Decyzja o warunkach zabudowy wydana przez Urząd Gminy w Mełgwi z dnia 20.10.2020 r
- 1.4. Mapa do celów projektowych w skali 1:500 dotycząca działki o numerze ewidencyjnym 124/3 położonej w miejscowości Janówek, wykonana przez geodetę uprawnionego Krzysztofa Przybyłę we wrześniu 2020 roku.
- 1.5. Opinia geotechniczna dla projektowanej przebudowy budynku świetlicy wiejskiej w Janówku, wykonana przez geologa uprawnionego mgr Andrzeja Gorczyńskiego w sierpniu 2020 roku.
- 1.6. Część architektoniczna niniejszego projektu architektoniczno-budowlanego wykonana przez mgr inż. arch. Marka Mizaka.
- 1.7. Aktualnie obowiązujące warunki techniczne, rozporządzenia i normy związane z niniejszym opracowaniem.

2. WYKAZ NORM WYKORZYSTANYCH PRZY PROJEKTOWANIU OBIEKTU

Obciążenia:

- PN-82/B-02000 Obciążenie budowli. Zasady ustalania wartości.
PN-82/B-02001 Obciążenia budowli. Obciążenia stałe.
PN-82/B-02003 Obciążenia budowli. Obciążenia zmienne technologiczne.
Podstawowe obciążenia technologiczne i montażowe.
PN-80/B-02010 Obciążenia w obliczeniach statycznych. Obciążenie śniegiem.
PN-80/B-02010/Az1 Obciążenia w obliczeniach statycznych. Obciążenie śniegiem.
PN-77/B-02011 Obciążenia w obliczeniach statycznych. Obciążenie wiatrem.
PN-09/B-02010/Az1 Obciążenia w obliczeniach statycznych. Obciążenie wiatrem.
PN-88/B-02014 Obciążenia budowli. Obciążenia gruntem.

Fundamentowanie

- PN-76/B-03001 Konstrukcje i podłoża budowli. Ogólne zasady obliczeń.
PN-81/B-03020 Grunty budowlane. Posadowienie bezpośrednie budowli.
Obliczenia statyczne i projektowanie.

Konstrukcje betonowe:

- PN-B-03264:2002 Konstrukcje betonowe, żelbetowe i sprężone. Obliczenia statyczne i projektowanie.

Konstrukcje murowe:

- PN-B-03002:2007 Konstrukcje murowe - Projektowanie i obliczanie.

Konstrukcje drewniane:

- PN-B-03150/Az1 Konstrukcje drewniane – Obliczania statyczne i projektowanie.

3. Nazwa i rodzaj całościowego zamierzenia budowlanego

Rozbiórka klatki schodowej w budynku świetlicy wiejskiej zlokalizowanej w Janówku 43 na działce o numerze ewidencyjnym 124/3 oraz budowa nowej klatki schodowej.

3. 1. Przedmiot, cel i zakres opracowania

Przedmiotem opracowania jest projekt architektoniczno-budowlany budowy zewnętrznej klatki schodowej w budynku świetlicy wiejskiej w Janówku 43, na działce o numerze ewidencyjnym 124/3.

W oparciu o niniejsze opracowanie przeprowadzone będą odpowiednie roboty budowlane, które doprowadzą do wykonania przedmiotowej klatki schodowej, spełniającej potrzeby i wymagania Inwestora.

Zakres niniejszego opracowania obejmuje branżę konstrukcyjną.

Opracowanie zawiera część opisową projektu oraz część graficzną, przedstawiającą projektowane rozwiązania.

4. Dane gruntowe

Teren inwestycji położony jest na północ od Świdnika, w miejscowości Janówek w gminie Mełgiew. Otwory badawcze wykonano przy istniejącym budynku, przy dobudowanej klatce schodowej.

Morfologicznie jest to teren falisty, o niedużych deniwelacjach, położony w obrębie tzw. wierzchowiny kredowej. Wysokości nrm w rejonie budynku wynoszą około 196,5 m ze spadkiem w kierunku południowo-zachodnim. W tym też kierunku następuje spływ wód powierzchniowych, a ich odbiornikiem jest, droga pośrednią, drobny ściek, będący dopływem rzeki Stoki.

Na podstawie otworów badawczych o głębokości 3,0 m wykonanych w strefie projektowanej zabudowy przebadano profil osadów wieku czwartorzędowego i najbardziej stropowe partie skał podłoża. Stwierdzono, że pod 0,5 m warstwą nasypu niebudowlanego zalega warstwa gliny pylastej o miąższości 0,6-1,0 m. Spąg osadów wieku czwartorzędowego jest na głębokości 1,1-1,5 m ppt. Pod nimi występują skały podłoża, Są to margle, w stropie zwietrzałe, zmienione w wietrzeliny gliniaste, które ku dołowi przechodzą w gliniasto-kamieniste i kamieniste, a następnie w spękaną skałę in situ.

Wody gruntowej nie nawiercono. Nie obserwowano też jej wypływów bądź sączeń do otworu podczas jego wykonywania. Przewiercone osady są wilgotne o lokalnie zwiększonej wilgotności spągowych partii glin pylastych i stropowych partii wietrzelin. Wody podziemne występują tu na głębokości około 15,0 m ppt w spękaniach skał górnokredowych.

Warunki gruntowo-wodne panujące w podłożu projektowanego budynku są korzystne do bezpośredniego posadowienia fundamentów budynku, w strefie zalegania gruntów rodzimych, tj. poniżej warstwy nasypowej. Fundamenty należy posadzić w stropie gruntów konsystencji twardoplastycznej.

Z uwagi na fakt, iż gliny i wietrzeliny gliniaste są gruntami bardzo wrażliwymi na działanie wód, pod wpływem których ulegają uplastycznieniu, należy:

- zapewnić staranną ochronę wykopów fundamentowych przed zamoczeniem lub zalaniem wodami atmosferycznymi bądź technologicznymi. W przypadku zawilgocenia gruntu w wykopie, warstwę zamoczoną należy zdjąć bezpośrednio przed betonowaniem,
- pod ławą fundamentową położyć warstwę chudego betonu,
- zabezpieczyć fundamenty przed dopływem do nich wód opadowych poprzez wykonanie opasek o szerokości 1,0 m i odpowiednik spadku,
- zapewnić prawidłowy odpływ wód powierzchniowych z terenu działki

Grunty nasypowe nie stanowią nośnego elementu podłoża.

Projektowany obiekt można zaliczyć do pierwszej kategorii geotechnicznej przy prostych warunkach gruntowych.

5. Dane ogólne

Budowę klatki schodowej z wiatrolapem zaprojektowano do realizacji sposobem gospodarczym, przy zastosowaniu powszechnie znanych i stosowanych materiałów budowlanych:

- ławy fundamentowe : żelbetowe, wylwane z betonu monolitycznego C20/25 zbrojone stalą A-IIIN (BSt500S),
- mury fundamentowe: murowane z bloczków betonowych,
- ściany: murowane z bloczków z betonu komórkowego odmiany 600 na zaprawie cienkowarstwowej
- elementy monolityczne (trzępienie, wieńce, wylewki) z betonu C20/25 zbrojone stalą A-IIIN (BSt500S),
- strop: gęstożebrowy Teriva 1,
- konstrukcja dachu: drewniana krokwiowo-jętkowa podparta słupkami.

Uwaga! Dobudowana klatka schodowa wraz z wiatrolapem jest oddylatowana od istniejącej ściany zewnętrznej głównej bryły budynku i stanowi niezależną konstrukcyjnie część budynku.

6. Roboty budowlane stanu surowego

6.1. Fundamenty

Zaprojektowano fundamenty w postaci monolitycznych ław z betonu C20/25 zbrojone stalą A-IIIN (BSt500S). Ławy wysokości 40cm.

Fundamenty posadowić na warstwie betonu podkładowego C8/10 grub. 10cm. Przyjęto poziom posadowienia -2.00m = 195.39m n.p.m.

W fundamentach osadzić pręty zbrojeniowe do połączenia ze zbrojeniem trzępieni monolitycznych oraz płaskowniki uziemiające.

UWAGA: 1. W przypadku natrafienia w poziomie posadowienia na grunty uplastycznione lub słabsze od założonych, wykop należy pogłębić i uzupełnić betonem C8/10.

2. Podczas wykonywania wykopu należy zweryfikować poziom posadowienia ław istniejących. W przypadku wystąpienia różnic od założonego (ok. 195.39 m npm), należy powiadomić projektanta .

6.2. Ściany zewnętrzne

Mury fundamentowe warstwowe, murowane z bloczków betonowych klasy 15.0 MPa na zaprawie cementowej marki 8 MPa, o następującym układzie warstw:

- warstwa konstrukcyjna: bloczki betonowe - 24 cm
- warstwa termoizolacyjna: styropian ekstrudowany XPS - 12 cm

Ściany zewnętrzne części nadziemnej klatki schodowej warstwowe, murowane z bloczków z betonu komórkowego M600 SOLBET Optimal grubości 24 cm na zaprawie cienkowarstwowej o następującym układzie warstw:

- warstwa konstrukcyjna: beton komórkowy - 24 cm
- warstwa termoizolacyjna: styropian ekspandowany EPS 038 -12 cm

6.3. Ściany wewnętrzne

Ściana wewnętrzna klatki schodowej murowana z bloczków z betonu komórkowego M600 SOLBET Optimal grubości 24 cm na zaprawie cienkowarstwowej. Ściana wewnętrzna stanowiąca podporę biegów schodów grubości 25 cm, murowana z cegły ceramicznej pełnej 15.0 MPa na zaprawie cem.-wap. marki 8 MPa.

6.4. Wieńce, trzpienie, nadproża

Wieńce i trzpienie żelbetowe, wylewane na mokro z betonu żwirowego klasy C 20/25. Nadproża z prefabrykowanych belek żelbetowych L19 oraz monolityczne z betonu jw.

Dodatkowo, w celu przystosowania istniejących drzwi wewnętrznych oddzielających projektowane pomieszczenia od pomieszczeń głównej bryły budynku, projektuje się zwiększenie szerokości istniejących otworów drzwiowych na parterze i piętrze.

Realizacja w/w robót wiąże się to z koniecznością wykonania nowych nadproży. Projektuje się je ze stalowych belek ceowych 120, zakładanych w bruzdach przed wyburzeniem. Kolejność prac podczas wykonywania nadproży jest następująca:

1. Przed przystąpieniem do jakichkolwiek wykuć, ścianę z projektowanym otworem drzwiowym należy odciążyć przez podstemplowanie stropu. Pod stemplami położyć podwalinę drewnianą o przekroju co najmniej 14/14 cm. Na podwalinie ustawiać stemple, zaś na stemplach ułożyć rygiel.
2. Na ścianie istniejącej wyznaczyć usytuowanie projektowanego otworu wraz z zarysem nadproża (należy uwzględnić oparcie belek stalowych na murze na długości minimum 20 cm).
3. Przygotować belki - ceowniki 120 tworzące nadproże. Powinny one być docięte na wymiar i posiadać nawiercone lub wypalone na długości każdej belki otwory \varnothing 14 mm na gwintowane kotwy \varnothing 12 mm.
4. Przystąpić do wycinania bruzdy na pierwszą belkę. Do wycinania muru używać pił z tarczami diamentowymi do betonu. Po wycięciu, bruzdę należy dokładnie oczyścić z resztek materiału po kuciu, odpylić i kilkakrotnie obficie zwilżyć wodą. Ostatnie zwilżenie należy wykonać bezpośrednio przed osadzeniem belki w bruzdzie i obetonowaniem jej.
5. Osadzić i obetonować w otworze pierwszą belkę, pamiętając o tym aby widoczne były otwory na kotwy. Obetonowanie wykonać z betonu piaskowego klasy B15 o konsystencji umożliwiającej dokładne obetonowanie belki.
6. W sposób analogiczny z przeciwległej strony ściany należy przygotować bruzdę na drugą belkę nadproża. Na pierwszą belkę nałożyć kotwy, skrócić je nakrętkami i całkowicie obetonować belkę. Podczas układania w bruzdzie drugiej belki, kotwy należy wprowadzić w nawiercone w niej otwory, po czym belkę częściowo obetonować. Następnie nałożyć na kotwy nakrętki M 12 i skrócić do oporu. Skrócenie powinno być wykonane w początkowej fazie wiązania betonu, co zapewni maksymalne powiązanie obu materiałów (betonu i stali). Po skróceniu belek obetonować całkowicie drugą belkę.

6.5. Stropy

Zaprojektowano stropy jako żelbetowe gęstożebrowe na belkach prefabrykowanych typu TERIVA 1 z wypełnieniem pustakami wys. 20 cm. Oparcie belek stropowych przewidziano na murowanych ścianach konstrukcyjnych za pośrednictwem obniżonego o 4cm wieńca żelbetowego. Belki stropowe należy opierać na wypoziomowanych rygach, a odległość między podporami montażowymi nie może przekroczyć 1,8m. Wysokość konstrukcyjna stropu TERIVA 1 wynosi 24cm. Belki stropowe w rozstawie 60cm. Najmniejsza długość oparcia belek wynosi 12 cm. Po ułożeniu belek przestrzenie między

nimi należy wypełnić pustakami stropowymi . Powierzchnie czołowe pustaków przylegające do wieńców , podciągów i żeber rozdzielczych powinny być przed ich ułożeniem zadeklowane. Grubość nadbetonu wynosi 4 cm. Beton stropu C20/25.

W poprzek rozpiętości belek stropowych zaprojektowano żebra rozdzielcze szer.12cm zbrojone 4#10 wg rysunku szczegółowego.

Na końcach żeber rozdzielczych przy ścianach zewnętrznych umieścić po cztery pręty #12 dług. 160cm zagięte w połowie pod kątem 90° i wpuszczone w wieńce zewnętrzne.

W stropach przy budynku istniejącym zaprojektowano żebra monolityczne z betonu C20/25 zbrojone stalą stal A-IIIN (BSt500S) wg rysunków szczegółowych.

6.6. Konstrukcja dachu

Nad klatką schodową projektuje się dach dwuspadowy o drewnianej konstrukcji krokwiowo-jętkowej podpartej słupkami - wg Rys. A3 projektu architektury.

Nad wiatrołapem projektuje się dach jednospadowy o drewnianej konstrukcji krokwiowej podpartej słupkami - wg Rys. A3 projektu architektury.

7. ZAŁOŻENIA MATERIAŁOWE

- beton fundamentów C20/25
- beton konstrukcyjny C20/25
- stal zbrojeniowa A-IIIN (BSt500S)
- drewno iglaste klasy C30

8. ZAŁOŻENIA OBLICZENIOWE

- obciążenia i ciężary wg PN wymienionych w p.2

OPRACOWAŁ:

mgr inż. Marcin Strózik



Załącznik

do rys. nr: **K5****ZESTAWIENIE STALI ZBROJENIOWEJ**

Nr pręta	A-0 φ	A-III #	Długość m	Ilość szt.	A-0 (m)		A-IIIIN (m)				
					φ4.5	φ6	#6	#14	#10	#12	#16
1		10	4,90	7	-	-	-	-	34,3	-	-
2		10	4,95	7	-	-	-	-	34,7	-	-
3		10	1,75	10	-	-	-	-	17,5	-	-
4		12	5,16	9	-	-	-	-	-	46,4	-
5		12	5,47	9	-	-	-	-	-	49,2	-
6		12	2,49	9	-	-	-	-	-	22,4	-
7		12	2,39	9	-	-	-	-	-	21,5	-
8		10	4,20	9	-	-	-	-	37,8	-	-
9		10	6,08	12	-	-	-	-	73,0	-	-
10		6	1,28	37	-	-	47,4	-	-	-	-
11		6	2,98	13	-	-	38,7	-	-	-	-
RAZEM DŁUGOŚĆ m					0,0	0,0	86,1	0,0	197,2	139,6	0,0
Masa jednostk. kg/m					0,125	0,222	0,222	1,210	0,617	0,888	1,580
RAZEM MASA kg					0,0	0,0	19,1	0,0	121,7	124,0	0,0
OGÓŁEM kg A-0					0						
OGÓŁEM kg A-III							265				

Załącznik

do rys. nr: **K6****ZESTAWIENIE STALI ZBROJENIOWEJ**

Nr pręta	A-0 φ	A-III #	Długość m	Ilość szt.	A-0 (m)		A-IIIIN (m)				
					φ4.5	φ6	#6	#14	#10	#12	#16
1		12	2,55	18	-	-	-	-	-	45,9	-
2		12	3,25	4	-	-	-	-	-	13,0	-
3		12	3,90	14	-	-	-	-	-	54,6	-
4		12	2,84	14	-	-	-	-	-	39,8	-
5		6	0,90	66	-	-	59,4	-	-	-	-
6		6	0,94	90	-	-	84,6	-	-	-	-
RAZEM DŁUGOŚĆ m					0,0	0,0	144,0	0,0	0,0	153,3	0,0
Masa jednostk. kg/m					0,125	0,222	0,222	1,210	0,617	0,888	1,580
RAZEM MASA kg					0,0	0,0	32,0	0,0	0,0	136,1	0,0
OGÓŁEM kg A-0					0						
OGÓŁEM kg A-III							168				

Załącznik

do rys. nr: **K3****ZESTAWIENIE STALI ZBROJENIOWEJ**

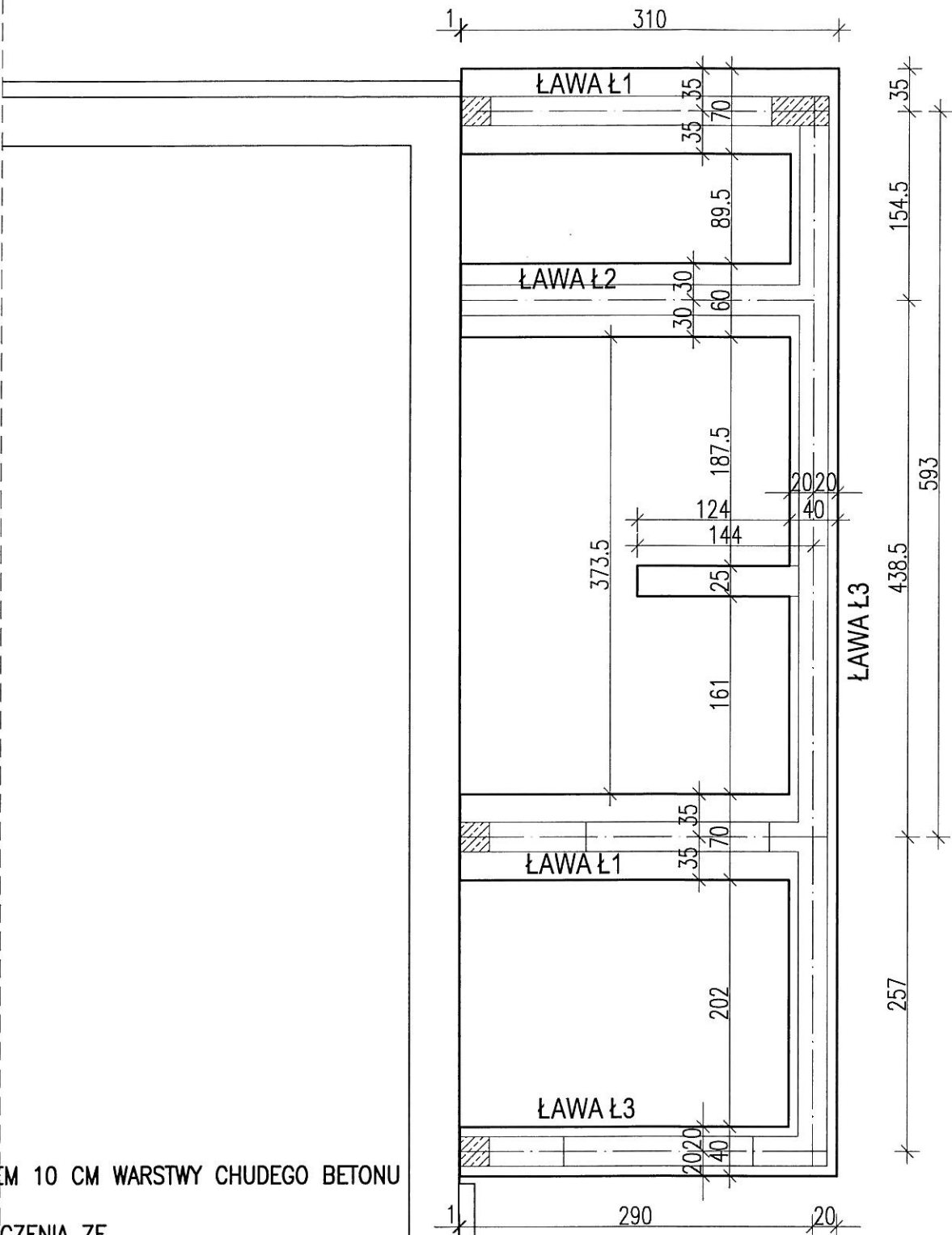
Nr pręta	A-0 φ	A-III #	Długość m	Ilość szt.	A-0 (m)		A-IIIIN (m)				
					φ4.5	φ6	#6	#14	#10	#12	#16
1		12	46,00	4	-	-	-	-	-	184,0	-
2		6	1,30	75	-	-	97,5	-	-	-	-
3		6	0,82	90	-	-	73,8	-	-	-	-
RAZEM DŁUGOŚĆ m					0,0	0,0	171,3	0,0	0,0	184,0	0,0
Masa jednostk. kg/m					0,125	0,222	0,222	1,210	0,617	0,888	1,580
RAZEM MASA kg					0,0	0,0	38,0	0,0	0,0	163,4	0,0
OGÓŁEM kg A-0					0						
OGÓŁEM kg A-III							201				

Załącznik

do rys. nr: **K4****ZESTAWIENIE STALI ZBROJENIOWEJ**

Nr pręta	A-0 φ	A-III #	Długość m	Ilość szt.	A-0 (m)		A-IIIIN (m)				
					φ4.5	φ6	#6	#14	#10	#12	#16
1		12	39,00	4	-	-	-	-	-	156,0	-
2		6	0,98	105	-	-	102,9	-	-	-	-
3		6	0,90	108	-	-	97,2	-	-	-	-
4		10	6,60	4	-	-	-	-	26,4	-	-
5		6	0,60	32	-	-	19,2	-	-	-	-
6		10	2,75	5	-	-	-	-	13,8	-	-
7		12	6,12	5	-	-	-	-	-	30,6	-
8		10	6,12	2	-	-	-	-	12,2	-	-
9		12	2,90	3	-	-	-	-	-	8,7	-
10		10	2,90	2	-	-	-	-	5,8	-	-
11		6	1,02	30	-	-	30,6	-	-	-	-
K1		14	0,55	12	-	-	-	6,6	-	-	-
RAZEM DŁUGOŚĆ m					0,0	0,0	249,9	6,6	58,2	195,3	0,0
Masa jednostk. kg/m					0,125	0,222	0,222	1,210	0,617	0,888	1,580
RAZEM MASA kg					0,0	0,0	55,5	8,0	35,9	173,4	0,0
OGÓŁEM kg A-0					0						
OGÓŁEM kg A-III							273				

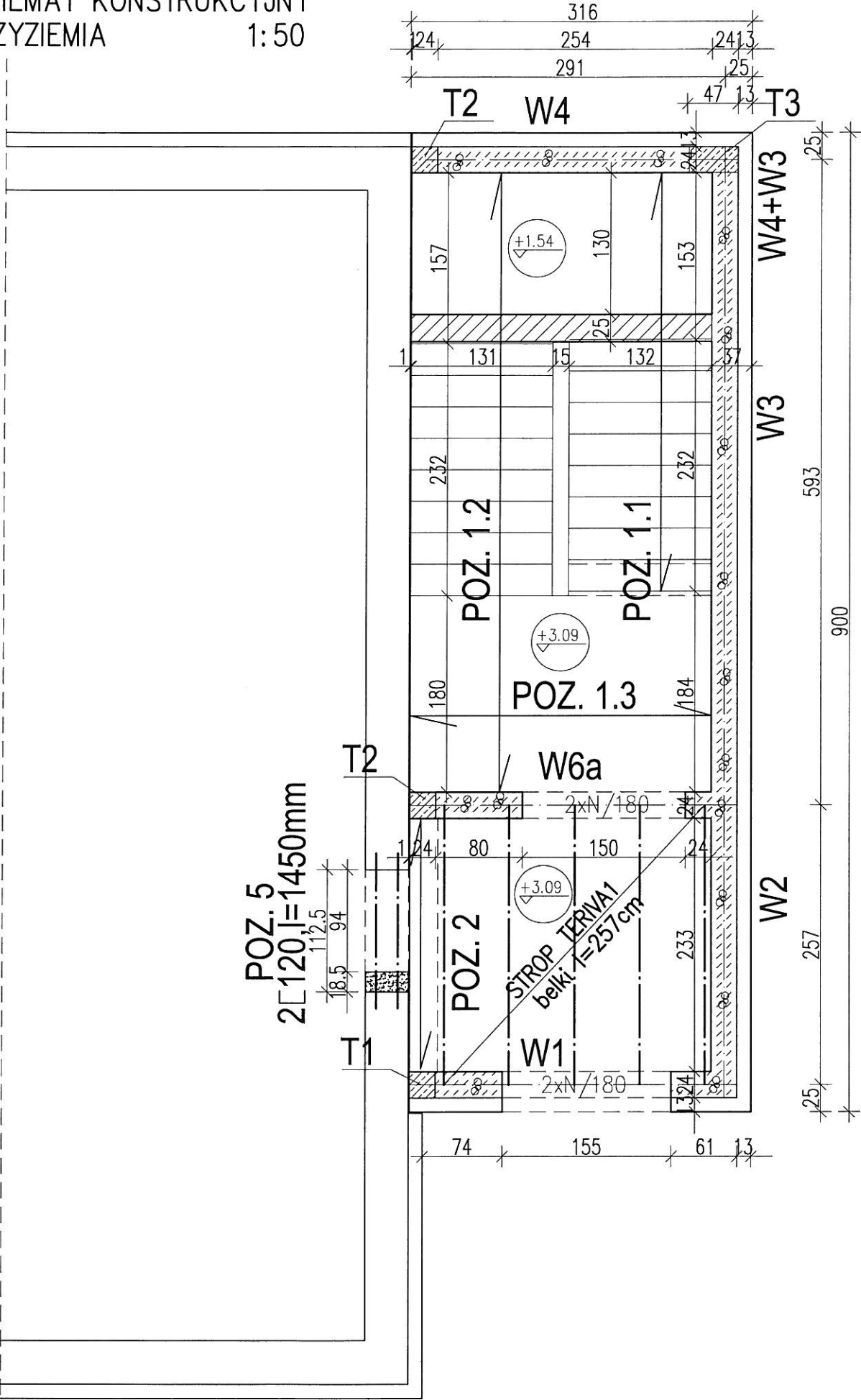
RZUT FUNDAMENTÓW
1:50



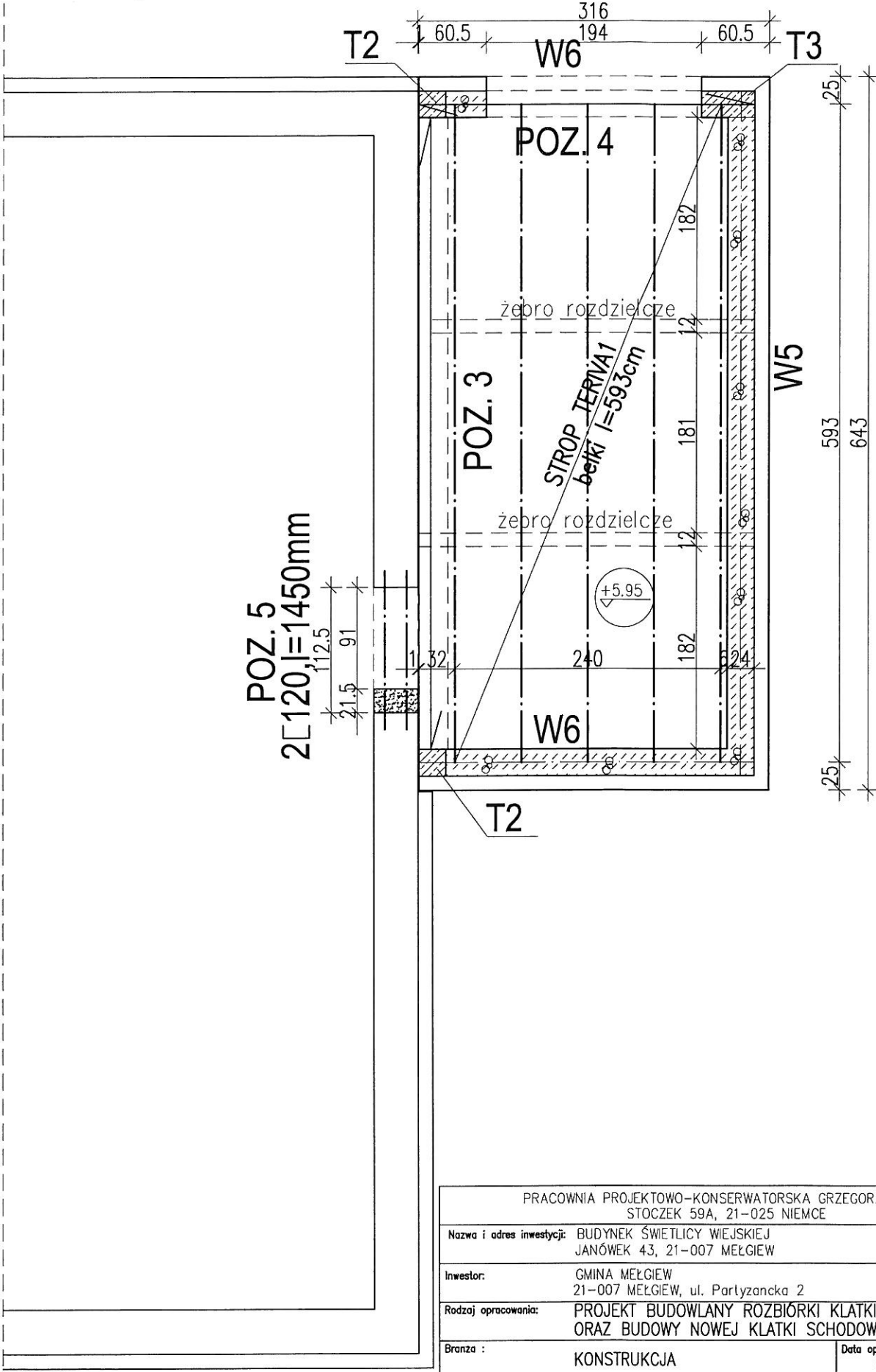
- FUNDAMENTY POSADAWIĄĆ ZA POŚREDNICTWEM 10 CM WARSTWY CHUDEGO BETONU
- W FUNDAMENTACH OSADZIĆ PRĘTY DO POŁĄCZENIA ZE ZBROJENIEM TRZPIENI
 - BETON C20/25
 - STAL A-IIIIN (Bst500S)
 - $\pm 0.00 = 197.39$ m n.p.m.
 - POSADOWIENIE FUNDAMENTÓW NA POZ. $-2.00\text{m}=195.39$

PRACOWNIA PROJEKTOWO-KONSERWATORSKA GRZEGORZ POLSKI STOCZEK 59A, 21-025 NIEMCE				
Nazwa i adres inwestycji: BUDYNEK ŚWIE TLICY WIEJSKIEJ JANÓWEK 43, 21-007 MEŁGIEW				
Inwestor: GMINA MEŁGIEW 21-007 MEŁGIEW, ul. Partyzancka 2				
Rodzaj opracowania: PROJEKT BUDOWLANY ROZBIÓRKI KLATKI SCHODOWEJ ORAZ BUDOWY NOWEJ KLATKI SCHODOWEJ				
Branża : KONSTRUKCJA				Data opracowania: PAŹDZIERNIK 2020
Funkcja	Tytuł, imię i nazwisko	Numer uprawnień	Podpis	Nazwa i skala rysunku: RZUT FUNDAMENTÓW 1:50 Numer rysunku: K1
Projektował:	mgr inż. Marcin Strózik	1087/Lb/90		
Opracował:				
Sprawdził:	mgr inż. Tomasz Izyski	1412/Lb/91		

SCHEMAT KONSTRUKCYJNY
PRZYZIEMIA 1:50

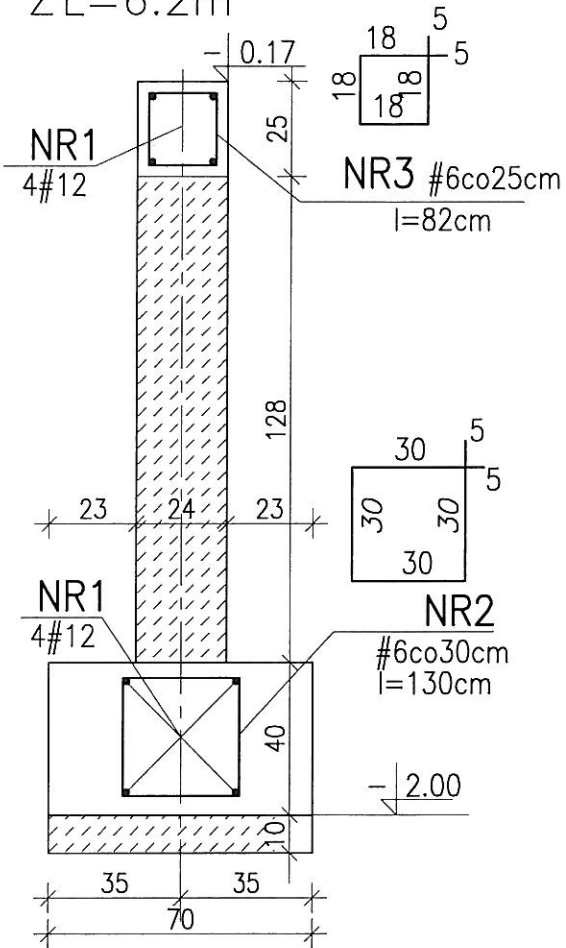


SCHEMAT KONSTRUKCYJNY
PIĘTRA 1:50

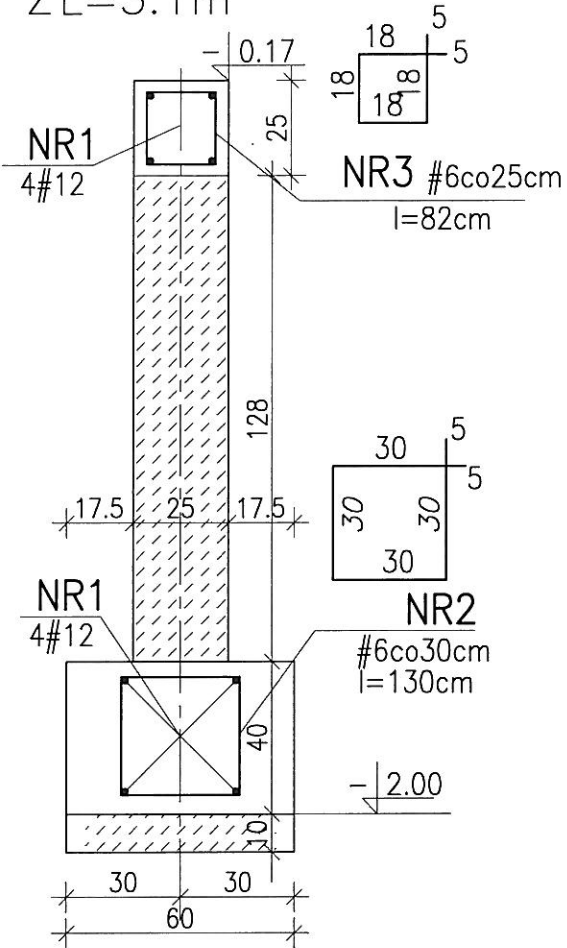


PRACOWNIA PROJEKTOWO-KONSERWATORSKA GRZEGORZ POLSKI STOCZEK 59A, 21-025 NIEMCE				
Nazwa i adres inwestycji: BUDYNEK ŚWETLICY WIEJSKIEJ JANÓWEK 43, 21-007 MEŁGIEW				
Inwestor: GMINA MEŁGIEW 21-007 MEŁGIEW, ul. Partyzancka 2				
Rodzaj opracowania: PROJEKT BUDOWLANY ROZBIÓRKI KLATKI SCHODOWEJ ORAZ BUDOWY NOWEJ KLATKI SCHODOWEJ				
Branża : KONSTRUKCJA				Data opracowania: PAŹDZIERNIK 2020
Funkcja	Tytuł, imię i nazwisko	Numer uprawnień	Podpis	Nazwa i skala rysunku: SCHEMAT KONSTR. PRZYZIEMIA I PIĘTRA 1:50 Numer rysunku: K2
Projektował:	mgr inż. Marcin Strózik	1087/Lb/90		
Opracował:				
Sprawdził:	mgr inż. Tomasz Izycki	1412/Lb/91		

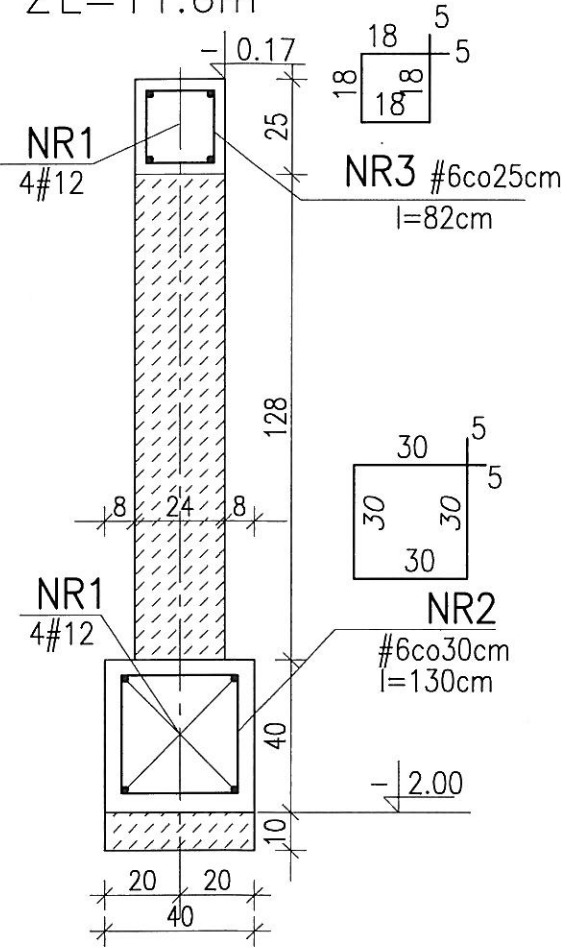
ŁAWA Ł1
ΣL=6.2m



ŁAWA Ł2
ΣL=3.1m



ŁAWA Ł3
ΣL=11.6m

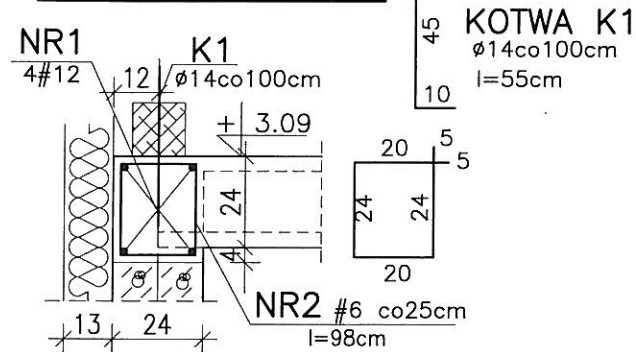


- BETON C20/25
- STAL A-IIIIN (BSt500S)

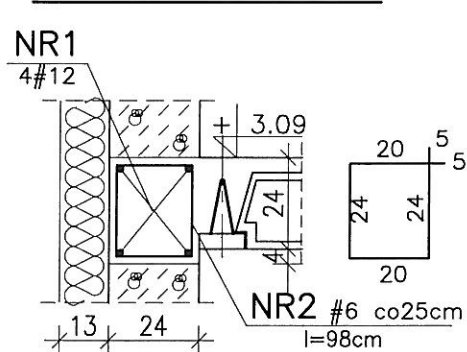
ZESTAWIENIE STALI ZBROJENIOWEJ
WG ZAŁĄCZNIKA

PRACOWNIA PROJEKTOWO-KONSERWATORSKA GRZEGORZ POLSKI STOCZEK 59A, 21-025 NIEMCE				
Nazwa i adres inwestycji: BUDYNEK ŚWIE TLICY WIEJSKIEJ JANÓWEK 43, 21-007 MEŁGIEW				
Inwestor: GMINA MEŁGIEW 21-007 MEŁGIEW, ul. Partyzancka 2				
Rodzaj opracowania: PROJEKT BUDOWLANY ROZBIÓRKI KLATKI SCHODOWEJ ORAZ BUDOWY NOWEJ KLATKI SCHODOWEJ				
Branża : KONSTRUKCJA				Data opracowania: PAŹDZIERNIK 2020
Funkcja	Tytuł, imię i nazwisko	Numer uprawnień	Podpis	Nazwa i skala rysunku:
Projektował:	mgr inż. Marcin Strózik	1087/Lb/90		PRZEKROJE ŁAW FUNDAMENTOWYCH
Opracował:				1:20
Sprawdził:	mgr inż. Tomasz Izyski	1442/Lb/91		Numer rysunku: K3

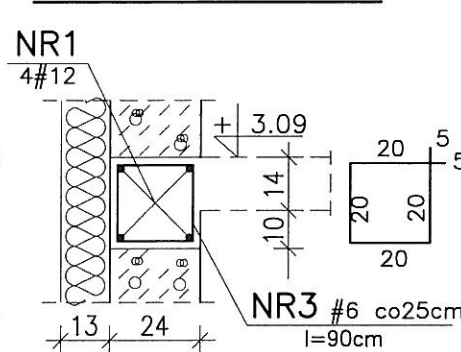
W1 $\Sigma L=3.0m$



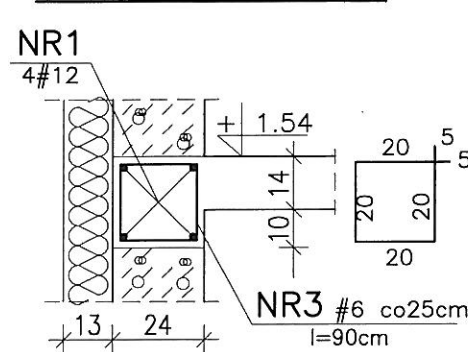
W2 $\Sigma L=3.0m$



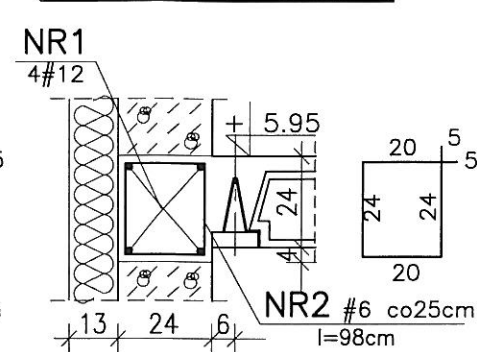
W3 $\Sigma L=6.2m$



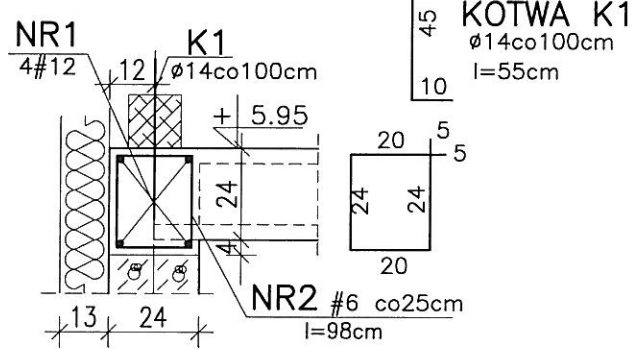
W4 $\Sigma L=4.8m$



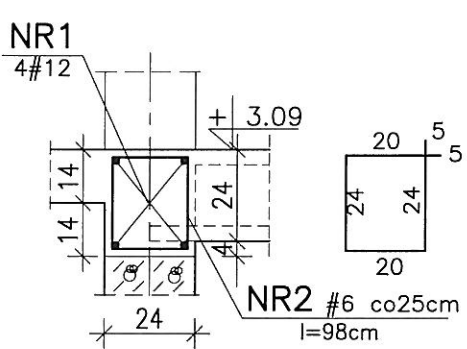
W5 $\Sigma L=6.2m$



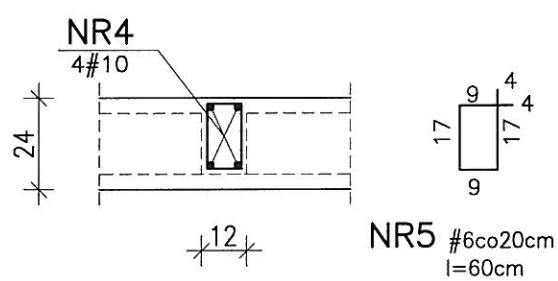
W6 $\Sigma L=6.0m$



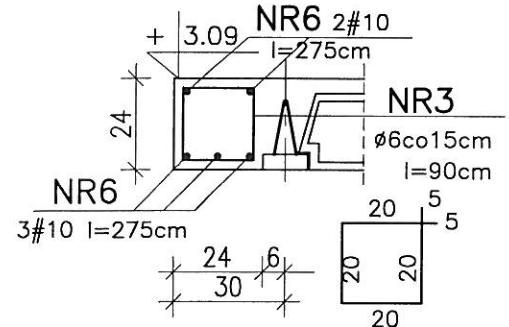
W6a $\Sigma L=3.0m$



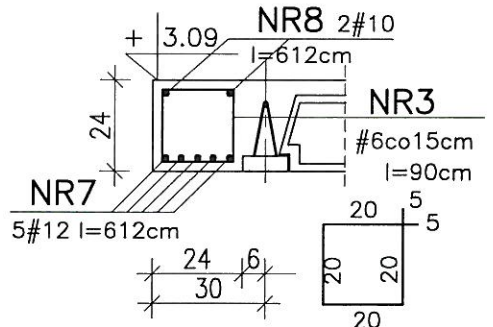
ŻEBRO ROZDZIELCZE STROPU TERIVA 1
 $\Sigma L=6.0m$



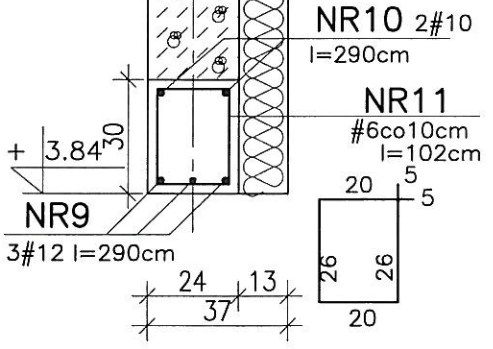
POZ.2
szt.1



POZ.3
szt.1



POZ.4
szt.1



- BETON C20/25
- STAL A-IIIIN (BSt500S)

ZESTAWIENIE STALI ZBROJENIOWEJ
WG ZAŁĄCZNIKA

PRACOWNIA PROJEKTOWO-KONSERWATORSKA GRZEGORZ POLSKI STOCZEK 59A, 21-025 NIEMCE				
Nazwa i adres inwestycji: BUDYNEK ŚWIE TLICY WIEJSKIEJ JANÓWEK 43, 21-007 MEŁGIEW				
Inwestor: GMINA MEŁGIEW 21-007 MEŁGIEW, ul. Partyzancka 2				
Rodzaj opracowania: PROJEKT BUDOWLANY ROZBIÓRKI KLATKI SCHODOWEJ ORAZ BUDOWY NOWEJ KLATKI SCHODOWEJ				
Bransza : KONSTRUKCJA			Data opracowania: PAŹDZIERNIK 2020	
Funkcja	Tytuł, imię i nazwisko	Numer uprawnień	Podpis	Nazwa i skala rysunku:
Projektował:	mgr inż. Marcin Strózik	1087/Lb/90		WIENICE I ELEMENTY MONOLITYCZNE POZ.2, 3, 4
Opracował:				1:20
Sprawił:	mgr inż. Tomasz Izyski	1412/Lb/91		Numer rysunku: K4

