

Rodzaj dokumentacji	PROJEKT BUDOWLANY		
Stadium dokumentacji	PROJEKT TECHNICZNY		
Nazwa zamierzenia budowlanego	WYMIANA NAWIERZCHNI UTWARDZENIA TERENU I OGRODZENIA PRZY PARKINGU BUDYNKU URZĘDU GMINY W BARTOSZYCACH WRAZ Z REMONTEM BUDYNKU GARAŻOWEGO.		
Adres inwestycji	dz. nr 59/10 obr. 0004 miasto Bartoszyce Id. działki 280101_1.0004.59/10		
Inwestor	Gmina Bartoszyce Plac Zwycięstwa 2 11-200 Bartoszyce		
Branża	Architektura, konstrukcja		
Data opracowania	Kwiecień 2026r		
Kategoria obiektu	XXII; XVII; VIII		
ZESPÓŁ PROJEKTOWY: <i>Architektura</i>	mgr inż. arch. Maciej Ciborowski upr. bud. St- 700/83		
Opracowanie <i>Konstrukcja</i>	mgr inż. Paweł Ławrywianiec upr. bud. WAM/0055/POOK/17		
EGZ.	1	2	3

SPIS TREŚCI PROJEKTU ARCHITEKTONICZNO-BUDOWLANEGO

	Oświadczenie projektanta	Str. 2
	Zaświadczenia z izby oraz kserokopia uprawnień	Str. 3
CZĘŚĆ OPISOWA		
1.0	Podstawa opracowania	Str. 8
2.0	Przedmiot opracowania	Str. 8
3.0	Kategoria geotechniczna, warunki lokalizacyjne i gruntowo-wodne	Str. 8
4.0	Opis układu stanu istniejącego i projektowanego	Str. 8
5.0	Charakterystyczne parametry obiektu budowlanego	Str. 12
6.0	Zabezpieczenia antykorozyjne i p.poż.	Str. 12
7.0	Obliczenia statyczno-wytrzymałościowe	Str. 13
8.0	Uwarunkowania konserwatorskie	Str. 16
9.0	Wymogi realizacyjne	Str. 16
CZĘŚĆ GRAFICZNA		
16.0	Część graficzna projektowana Rys K-1 – K-5	Str.18

OŚWIADCZENIE:

Niniejszym podpisem, oświadczam że PROJEKT BUDOWLANY WYMIANY NAWIERZCHNI UTWARDZENIA TERENU I OGRODZENIA PRZY PARKINGU I BUDYNKU URZĘDU GMINY W BARTOSZYCACH WRAZ Z REMONTEM BUDYNKU GARAŻOWEGO zlokalizowanego na dz. nr. 59/10 obr. 0004 miasto Bartoszyce w zakresie projektu technicznego branży budowlanej, został sporządzony zgodnie z obowiązującymi przepisami oraz zasadami wiedzy technicznej (zgodnie z art. 34 ust. 3d pkt. 3 Ustawy z dnia 7 lipca 1994r. – Prawo budowlane z późniejszymi zmianami) oraz jest kompletny z punktu widzenia celu jakiemu ma służyć.

Podpis:

.....

.....

URZĄD
 MIASTA STOLECZNEGO WARSZAWY
 WYDZIAŁ URBANISTYKI I ARCHITEKTURY
 I OCHRONY ŚRODOWISKA
 Nr ewidencyjny St-700/83

Warszawa, dnia 13 października 1983 r.

STWIERDZENIE POSIADANIA PRZYGOTOWANIA ZAWODOWEGO do pełnienia samodzielnej funkcji technicznej w budownictwie

Na podstawie art. 18 ust. 5 i art. 57 ust. 3 ustawy z dnia 24 października 1974 r. — Prawo budowlane (Dz. U. Nr 38, pozycja 229) oraz § 2 ust. 1 pkt 1, § 4 ust. 1 i 2, § 7, § 10 ust. 1 pkt 1 rozporządzenia Ministra Gospodarki Terenowej i Ochrony Środowiska z dnia 20 lutego 1975 r. w sprawie samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie (Dz. U. Nr 8, poz. 46).

STWIERDZAM

że Ob. MACIEJ ZBIGNIEW CIESZGROWSKI s. Adelfa

magister inżynier architekt

urodzony(a) dnia 22.01.1950 r. Warszawa

posiada przygotowanie zawodowe do pełnienia samodzielnej funkcji

projektanta

w specjalności architektonicznej

- 1/ do sporządzenia projektów w zakresie rozwiązań:
 - a/ architektonicznych wszelkich obiektów budowlanych,
 - b/ konstrukcyjno-budowlanych obiektów budowlanych w budownictwie osób fizycznych, z wyłączeniem konstrukcji fundamentów głębokich i trudniejszych konstrukcji statycznie niewyznaczalnych,
- 2/ w budownictwie osób fizycznych — do kierowania nadzorem i kontrolowania budowy, kierowania i kontrolowania wytwarzania konstrukcyjnych elementów budowlanych oraz oceniania i badania stanu technicznego obiektów budowlanych — z wyłączeniem konstrukcji fundamentów głębokich i trudniejszych konstrukcji statycznie niewyznaczalnych.



[Handwritten signature]
 M. PRZEDSIĘSIĘDZĄCY
 Zarząd Miasta Stołecznego Warszawy
 Wydział Urbanistyki i Architektury



IZBA ARCHITEKTÓW
RZECZYPOSPOLITEJ POLSKIEJ

Mazowiecka Okręgowa Rada Izby Architektów RP

ZAŚWIADCZENIE - ORYGINAŁ
(wypis z listy architektów)

Mazowiecka Okręgowa Rada Izby Architektów RP zaświadcza, że:

mgr inż. arch. Maciej Zbigniew CIBOROWSKI

posiadający kwalifikacje zawodowe do pełnienia samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie w specjalności architektonicznej i w zakresie posiadanych uprawnień nr **St-700/83**,
jest wpisany na listę członków Mazowieckiej Okręgowej Izby Architektów RP
pod numerem: **MA-0144**.

Członek czynny od: 20-01-2002 r.

Data i miejsce wygenerowania zaświadczenia: 14-04-2026 r. Warszawa.

Zaświadczenie jest ważne do dnia: 30-06-2027 r.

Podpisano elektronicznie w systemie informatycznym Izby Architektów RP przez:
Anatol Kuczyński, Sekretarz Okręgowej Rady Izby Architektów RP.

Nr weryfikacyjny zaświadczenia:

MA-0144-97EA-D59A-Y745-8159

Dane zawarte w niniejszym zaświadczeniu można sprawdzić podając nr weryfikacyjny
zaświadczenia w publicznym serwisie Internetowym Izby Architektów: www.izbaarchitektow.pl
lub kontaktując się bezpośrednio z właściwą Okręgową Izbą Architektów RP.



WARMIŃSKO-MAZURSKA
OKRĘGOWA IZBA INŻYNIERÓW BUDOWNICTWA OKRĘGOWA
KOMISJA KWALIFIKACYJNA
 10-532 Olsztyn, Plac Konsulatu Polskiego 1



WAM.OKK.U.24.17

Olsztyn, 13 czerwca 2017 r.

D E C Y Z J A

Na podstawie art. 24 ust.1 pkt 2 ustawy z dnia 15 grudnia 2000 r. o samorządach zawodowych architektów oraz inżynierów budownictwa (tj. Dz. U. z 2016 r. poz. 1725), art. 12 ust. 2 i ust. 3, **art. 12 ust. 4c pkt 1, art. 14 ust. 1 pkt 2** ustawy z dnia 7 lipca 1994 r. Prawo budowlane (Dz. U. z 2016 r. poz. 290 ze zm.) oraz **§ 10 i § 12 ust. 1** rozporządzenia Ministra Infrastruktury i Rozwoju z dnia 11 września 2014 r. w sprawie samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie (Dz. U. z 2014 r. poz. 1278) i art. 104 ustawy z dnia 14 czerwca 1960 r. Kodeks postępowania administracyjnego (tj. Dz. U. z 2016 r., poz. 23 ze zm.), po ustaleniu, że spełnione zostały warunki w zakresie przygotowania zawodowego oraz po złożeniu egzaminu na uprawnienia budowlane z wynikiem pozytywnym

Pan PAWEŁ MARCIN ŁAWRYWIANIEC

magister inżynier budownictwa
 ur. dnia 16 czerwca 1980 r. w Kętrzynie

otrzymuje

UPRAWNIENIA BUDOWLANE

Nr ewid. WAM/ 0055 /POOK/17

**DO PROJEKTOWANIA
 BEZ OGRANICZEŃ
 W SPECJALNOŚCI KONSTRUKCYJNO – BUDOWLANEJ**

U Z A S A D N I E N I E

W związku z uwzględnieniem w całości żądania strony, na podstawie art. 107 § 4 K.p.a. odstępuje się od uzasadnienia decyzji. Zakres nadanych uprawnień budowlanych wskazano na odwrocie decyzji.

Pouczenie:

1. Zgodnie z art. 12 ust. 7 w/w ustawy Prawo budowlane – podstawę do wykonywania samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie stanowi wpis, w drodze decyzji, do centralnego rejestru Głównego Inspektora Nadzoru Budowlanego oraz wpis na listę członków właściwej izby samorządu zawodowego, potwierdzony zaświadczeniem wydanym przez tę izbę, z określonym w nim terminem ważności.
2. Od decyzji niniejszej służy odwołanie do Krajowej Komisji Kwalifikacyjnej Polskiej Izby Inżynierów Budownictwa w Warszawie, za pośrednictwem Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej Warmińsko-Mazurskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa w Olsztynie, w terminie 14 dni od dnia jej doręczenia.



**Skład orzekający
 Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej:**

1. dr inż. Zenon Drabowicz
2. mgr inż. Elżbieta Lasmanowicz
3. mgr inż. Mariusz Iwanowicz

Pan Paweł Marcin Ławrywianiec upoważniony jest:

- I.** Na podstawie art. 12 ust. 1 pkt 1, art. 13 ust. 4 ustawy Prawo budowlane, w specjalności konstrukcyjno-budowlanej, bez ograniczeń do:
- a) projektowania, sprawdzania projektów architektoniczno-budowlanych i sprawowania nadzoru autorskiego,
 - b) sprawowania kontroli technicznej utrzymania obiektów budowlanych.
- II.** Na podstawie § 10 i § 12 ust. 1 rozporządzenia Ministra Infrastruktury i Rozwoju z dnia 11 września 2014 r. w sprawie samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie (Dz. U. z 2014 r. poz. 1278) uprawnienia niniejsze uprawniają do:
- 1) sporządzania projektu zagospodarowania działki lub terenu, w zakresie specjalności niniejszych uprawnień,
 - 2) projektowania konstrukcji obiektu.

**Skład orzekający
Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej:**

1. dr inż. Zenon Drabowicz

2. mgr inż. Elżbieta Lasmanowicz

3. mgr inż. Mariusz Iwanowicz

Otrzymuje:

- 1. Pan Paweł Marcin Ławrywianiec
11-400 Kętrzyn, ul. Miejska 4/4
- 2. Okręgowa Rada Izby
- 3. Główny Inspektor Nadzoru Budowlanego
- 4. a/a



Zaświadczenie
o numerze weryfikacyjnym:
WAM-6W4-XWH-AZR *

Pan Paweł Marcin Ławrywianiec o numerze ewidencyjnym WAM/BO/0204/06
adres zamieszkania ul. Polna 8, 11-400 Kętrzyn
jest członkiem Warmińsko-Mazurskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa i posiada
wymagane ubezpieczenie od odpowiedzialności cywilnej.
Niniejsze zaświadczenie jest ważne od 2026-01-01 do 2026-12-31.

Zaświadczenie zostało wygenerowane elektronicznie i opatrzone bezpiecznym podpisem elektronicznym
weryfikowanym przy pomocy ważnego kwalifikowanego certyfikatu w dniu 2025-12-17 roku przez:

Jarosław Kukliński, Przewodniczący Rady Warmińsko-Mazurskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa.

* Weryfikację poprawności danych w niniejszym zaświadczeniu można sprawdzić za pomocą numeru weryfikacyjnego zaświadczenia na stronie Polskiej Izby Inżynierów Budownictwa www.pilb.org.pl lub kontaktując się z biurem właściwej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa.

PROJEKT TECHNICZNY CZEŚĆ OPISOWA

1.0 Podstawa opracowania:

- zlecenie inwestora
- uzgodnienia z inwestorem
- mapa sytuacyjno – wysokościowa - skala 1:500
- obowiązujące przepisy i normy polskie
- projekt architektoniczno-budowlany

2.0 Przedmiot opracowania:

Przedmiotem opracowania jest projekt techniczny rozwiązań wykonawczych budowlanych do projektu budowlanego wymianę nawierzchni istniejącego utwardzenia terenu i ogrodzenia oraz remont istniejącego budynku garażowego.

Rodzaj obiektu budowlanego – bez zmian

- budynek garażowy - kategorii obiektu - XVII
- plac utwardzony - kategorii obiektu - XXII
- ogrodzenie - kategorii obiektu - VIII

3.0 Kategoria geotechniczna, warunki lokalizacyjne i gruntowo-wodne

- kategoria geotechniczna - Bez zmian

- strefa klimatyczna – IV
- strefa wiatrowa - I
- strefa śniegowa - IV

Projektowana inwestycja polega na remoncie budynku. Sposób posadowienia istniejący. Zmiana sposobu posadowienia w niezbędnym zakresie wg. odrębnego opracowania

4.0 Opis stanu istniejącego i projektowanego

4.1 Stan istniejący

4.1.1 Określenie obiektu

Przedmiotem opracowania jest parterowy budynek garażowy, bez podpiwniczenia z płaskim dachem jednospadowym krytym papą, ogrodzenie z siatki w przęsłach stalowych na słupkach oraz plac utwardzony stanowiący plac manewrowy, dojazd i dojście do garaży oraz przejazd przez działkę.

4.1.1.1 Istniejące zagospodarowanie działki

W chwili obecnej dz. nr. 59/10 obr. 0004 jest zabudowana budynkiem użyteczności publicznej, garażem oraz ogrodzeniem z siatki na cokole betonowym oraz z stalowymi przęsłami z ceglanym cokołem. Przez działkę przebiega trasa przyłączy kanalizacji sanitarnej i deszczowej, gazowej, telekomunikacyjnej i elektroenergetycznej. Działka posiada klasoużytek Bi. Na działce wykonane jest utwardzenia terenu z betonu stanowiące wewnętrzny przejazd przez działkę, plac manewrowy, dojście i dojazd do budynku garażowego oraz dojazd do garaży w poziomie piwnicy budynku urzędu gminy. Działka przylega do działek drogowych dz. nr 4-84 (ul. Plac Zwycięstwa); 4-58/2 (ul. Robotnicza); 4-60/1 (ul. Młynarska) oraz dz. nr 4-59/26; 4-59/22; 4-59/21; 4-59/13.

4.1.2 Opis stanu zachowania obiektu (w zakresie opracowania)

Ocenę elementów budynku wykonano makroskopowo bez badań inwazyjnych.

Budynek garażowy

Fundamenty – betonowe – zakres opracowania zgodnie z umową nie obejmuje oceny technicznej fundamentów.

Ściany nadziemne – ściany murowane z cegły silikatowej pełnej na zaprawie cem-wap o grubości jednej cegły. Ściany działowe wewnętrzne murowane z drobnowymiarowych elementów murowych o grubości ½ cegły i ¼ cegły. Ściany wewnątrz otynkowane tynkiem cem-wap. Od zewnątrz ściany nietynkowane, pomalowane farbą w kolorze bieli. Ściany wewnątrz spięte są ściągamami stalowymi. Ściany szczytowe wymurowane są ponad dach jako ogniomury. Nie widać nadmiernych zawilgoceń ścian powyżej poziomu posadzki co świadczy o prawidłowej pracy izolacji poziomej ścian. Widoczne zarysowania świadczące o pracy budynku.

Konstrukcja dachu – Dach wykonany z krokwi drewnianych w układzie statycznym dwuprzęsłowym. Widoczne sporadyczne zawilgocenia zbutwienia.

Pokrycie i poszycie dachu - Dach pokryty jest papą na zakład na deskowaniu na styk. Widoczne sporadyczne zawilgocenia

Posadzka na gruncie – Posadzka betonowa na gruncie rodzimym – widoczne ślady wyeksploatowania

Kanał techniczny – Kanał techniczny samochodowy o głębokości 130cm o ścianach wykonanych z betonu. – widoczne ślady wyeksploatowania

Stolarka okienna - okno drewniane, wypełnione szkleniem pojedynczym. – widoczne ślady wyeksploatowania

Stolarka drzwiowa – Bramy garażowe drewniane rozwieralne dwuskrzydłowe z naświetlem górnym. – widoczne ślady wyeksploatowania

Ogrodzenia

Fundamenty – betonowe – widoczne ślady wyeksploatowania

Przęsła – Od strony terenu utwardzonego ogrodzeni wykonane z pręseł w postaci ram stalowych o wym. 205x125cm z kątowników L40x40x3mm z wypełnieniem z siatki plecionej, przymocowane do słupków stalowych fi 40mm. W ogrodzeniu wykonana jest brama dwuskrzydłowa i furtka jednoskrzydłowa otwierane do wewnątrz działki. Od strony terenu zielonego ogrodzeni wykonane jest z siatki plecionej na słupkach stalowych. – widoczne ślady wyeksploatowania

Utwardzenie terenu

Utwardzenie – betonowe z płyt betonowych typ „jumba”, z lanego betonu, z kostki betonowej prostokątnej oraz z żwiru. – widoczne ślady wyeksploatowania

Krawężniki – Krawężniki betonowe drogowe – widoczne ślady wyeksploatowania

4.1.3 Ekspertyza stanu istniejącego

Stan techniczny ogrodzenia i utwardzeni terenu jest niezadowolający i wymaga wymiany. Ogólny stan techniczny budynku garażowego jest średni i wymaga remontu ze względu na długotrwałą eksploatację i widoczne ślady pracy budynku. Z uwagi na zarysowanie się ścian przyziemia inwestor powinien wg. odrębnego opracowania wykonać dokumentację dotyczącą stanu technicznego fundamentów z ewentualna ich naprawą.

4.2 Stan projektowany

Budynek garażowy

1. Demontaż pokrycia dachowego z papy wraz z poszyciem dachowym z desek
2. Demontaż zniszczonych belek krokwiowych z murlatami w niezbędnym zakresie .
Utylizacja papy i drewna.

3. Demontaż obróbek blacharskich oraz elementów odwodnienia dachu (rynny i rury spustowe)
 4. Demontaż stolarki bramowej, drzwiowej i okiennej
 5. Demontaż instalacji elektrycznej po uprzednim odłączeniu od zasilenia. – wg. opisu branży elektrycznej.
 6. Skucie luźnych tynków wewnątrz budynku i oczyszczenie z farb. Utylizacja gruzu.
 7. Skucie posadzki betonowej z usunięciem gruntu do odpowiedniego poziomu. Utylizacja betonu i warstw gruntu.
 8. Zasypanie kanału technicznego pospółką z zagęszczeniem warstwami co 10cm
 9. Ze względu na krzywiznę dachu wykonanie wieńców obwodowych zewnętrznych wyrównujących krzywiznę dachu o przekroju 25x30cm, również na ścianach wewnętrznych 12x30cm betonem C20/25. Pręty proste żebrowane AIII-N (RB500) fi 12mm i strzemiona montażowe fi 6mm A0 St0S dwucięte co 20cm. Otulina 15mm.
 10. Sprawdzeniem naciągu istniejących ściągów. Uzupełnienie warstw antykorozyjnych ściągów.
 11. Oczyszczenie i uzupełnienie warstw antykorozyjnych podciągu stalowego.
 12. Przymurowanie ścian w miejscach pęknięć z użyciem cegły pełnej silikatowej na zaprawie cem-wap.
 13. Wykonanie zszycia zarysowanych ścian od wewnątrz i na zewnątrz stosując technikę wyłobienia spoin poziomych co trzecią spoinę na odcinku około 80cm (po 40cm z każdej strony pęknięcia ściany). W spoinę należy włożyć systemową zaprawę na bazie cementu cechującą się dużą wytrzymałością na ściskanie, dobrą urabialnością i właściwościami wiążącymi z podłożem. Następnie w wypełnioną spoinę należy wcisnąć prętą żebrowaną fi 6mm. Analogicznie wykonać zszycie pęknięć ścian wewnętrznych obustronnie. Całość prac wykonać ściśle z zaleceniami producenta zaprawy.
 14. Wymiana w niezbędnym zakresie murłat do wieńca. Montaż wklejanymi kotwami stalowymi nagwintowanymi M16 co 120m
 15. Wymiana w niezbędnym zakresie krokwi do wcześniej zamontowanych murłat. Przed montażem elementy drewniane muszą być zaimpregnowane ciśnieniowo preparatami owado i grzybobójczym oraz ogniowym do stopnia niezapalności. Pozostałe krokwie oczyścić i również zaimpregnować j/w.
 16. Montaż deskowania na styk deskami gr. 25mm na gwoździe gładkie 3x100mm
 17. Montaż papy podkładowej SBS gr. 4mm mechanicznie do deskowania na łącznik mechaniczny z podkładką. Wykonanie warstwy z papy wierzchniego krycia papą SBS gr. 5.2 mm metodą zgrzewania. Układ warstw papy poziomy. Podczas montażu papy należy wykonać fartuchy w formie obróbki na ścianie.
 18. Montaż obróbek blacharskich na murach ogniowych z blachy ocynkowanej
 19. Montaż rynien i rur spustowych z blachy ocynkowanej. Rury spustowe wyprowadzić wylewką na opaskę budynku.
 20. Odkopanie z zewnątrz ściany przyziemia szczytowej, frontowej i tylnej. Oczyszczenie i osuszenie ścian. Wykonanie na przygotowanej powierzchni bezrozpuszczalnikowej izolacji pionowej z lepiku. Wykonanie izolacji termicznej z XPS gr. 5cm z folią kubelkową. Zasypanie wykopów pospółką z zagęszczeniem warstwowym co 10cm.
 21. Wykonanie wewnątrz budynku uzupełnienie istniejących tynków tynkiem wap-cem oraz przecierki całych tynków ściennych używając gotowych zapraw gładzi wapiennych.
 22. Wykonanie warstw posadzkowych z wyrównania zagęszczonej pospółki, podkładu betonowego z betonu C12/15 o gr. 15cm, warstwa izolacji przeciwwilgociowej z papy 3.2mm i folii PE odm. 300 oraz warstwy spadkowej z betonu C20/25 W8 zatartego na gładko z rozproszonym zbrojeniem z włókien szklanych.
 23. Wykonanie warstw malarskich ścian z farby emulsyjnej białej od poziomu 1,5m, oraz lamperii z farby lateksowej zmywalnej odpornej na szorowanie w kolorze beżowym
 24. Montaż bram garażowych podnoszonych segmentowych oraz stolarki okiennej PCV i drzwiowej wewnętrznej w kolorze RAL 8028
-

25. Przyklejenie na ścianach zewnętrznych styropianu EPS 100 gr. 5cm z wcześniejszym przygotowaniem powierzchni poprzez gruntowanie. Zamontowanie podokiennika z blachy ocynkowanej.
26. Wykonanie warstwy zbrojąco-klejącej z narożnikami stalowymi i listwą cokołową startową.
27. Wykonanie warstwy tynku silikatowego baranek o uziarnieniu 1,5mm w dwóch kolorach NCS S0804-Y30R i NCS S4040-Y80R
28. Wykonanie opaski odwadniającej z kostki granitowej gr. 6mm na podsypce cementowo-piaskowej z obrzeżami betonowymi szarymi gr. 6cm. Opaskę oraz otoczenie przy opasce kierować na zewnątrz ze spadkiem od budynku.

Ogrodzenie

1. Demontaż istniejącego ogrodzenia wraz z utylizacją stali.
2. Rozbiórka istniejącego fundamentu betonowego. Utylizacja betonu.
3. Wykonanie ewentualnej korekty wykopów po starych fundamentach w zakresie prostoliniowości i głębokości.
4. Zabetonowanie fundamentów podłużnych z dostosowaniem uskoków do planowanego cokołu ceglanego.
5. Montaż słupków stalowych ogrodzenia (Stal S235) w betonie. Słupki w kolorze czarnym malowanej proszkowo z warstwą podkładową i antykorozyjną,
6. Wykonanie izolacji poziomej z papy SBS 3.2mm
7. Wymurowanie cokołu ceglanego z cegły ceramicznej pełnej klinkierowej matowej w kolorze naturalnej czerwieni (kolor zbliżony do RAL 8004) na zaprawie murarskiej do klinkieru zawierającej tras w kolorze szarym. Zaprawa powinna mieć właściwości nie powodujące wykwitów, nie brudząca cegieł, na bazie filtrowanego kruszywa. Zaprawy do murowania należy również użyć do fugowania. Rolkę górnej warstwy wykonać z cegły tego samego typu w pionie gr. 12cm.
8. Montaż stalowych pręseł do wcześniej przygotowanych słupków poprzez spawanie pachwinowe. Wszystkie elementy stalowe muszą być wykonywane w warsztacie a gotowe elementy montowane na budowie. Profile i elementy stalowe oznaczono na rysunkach technicznych.
9. Montaż furtki i bramy przesuwnej. Przed przystąpieniem do montażu bramy należy wykonać fundament pod bramę. Ewentualne zasilenie elektryczne bramy wg odrębnego projektu technicznego branży elektrycznej.

Utwardzenie terenu

1. Rozbiórka istniejącego betonowego utwardzenia oraz utwardzenia z żwiru. Rozbiórka krawężników betonowych oraz betonowych murków rabatowych. Utylizacja betonu.
 2. Wykonanie korytowania gruntu i podbudowy do odpowiedniego poziomu tj. około 40cm od poziomemu terenu
 3. Wykonanie instalacji deszczowej wg. odrębnego opracowania.
 4. Wykonanie warstwy ulepszanego podłoża z mieszanki niezwiązanej lub gruntu niewysadzinowego o gr. około 10cm
 5. Wykonanie podbudowy zasadniczej z mieszanki niezwiązanej kruszywem gr. 20cm
 6. Wykonanie warstwy ścieralnej z kostki kamiennej granitowej typ 7/9 w kolorze mieszanym i szarym w układzie łukowym na warstwie podsypki cementowo piaskowej gr. 2cm. Kierunek łuków pokazano na rys Z-1. Między przejściem układu łuków i kolorów wykonać opornik najazdowy granitowy łupany 15x25x60cm w kolorze szarym .
 7. Wykonanie krawężników granitowych ze skosem 100x30x15cm na ławie betonowej C12/15
 8. Wykonanie obrzeży betonowych szarych 8x30cm na ławie betonowej w miejscu składowania odpadów
-

10. Wykonanie murków rabatowych na fundamencie betonowym z cegły ceramicznej pełnej klinkierowej matowej w odcieniu naturalnej czerwieni na zaprawie murarskiej do klinkieru zawierającej tras w kolorze szarym. Zaprawa powinna mieć właściwości nie powodujące wykwitów, nie brudząca cegieł, na bazie filtrowanego kruszywa. Zaprawy do murowania należy również użyć do fugowania. Rolkę górnej warstwy wykonać z cegły w pionie gr. 12cm.
11. Wypełnienie przestrzeni rabat ceglanych ziemią urodzajną z wierzchnią warstwą z kamienia otoczaka gr. około 5cm na warstwie geowłókniny o gramaturze 100g/m². Zasadzenie roślin niskopiennych zimozielonych.

W razie ewentualnych wątpliwości stanu technicznego istniejącego i projektowanych elementów ustalić zakres techniczny prac przez nadzór techniczny budowy w uzgodnieniu z projektantem. Wszystkie zastosowane metody i materiały posiadać deklaracje zgodności a aktualnymi normami, być dopuszczone do obrotu i posiadać odpowiednie atesty i certyfikaty. Przed zastosowaniem każdego materiału należy dokonać uzgodnienia i uzyskać akceptację z prowadzącym stały nadzór inspektorem nadzoru.

Uwaga: Należy stosować wyłącznie materiały i wyroby dopuszczone do obrotu i powszechnego stosowania w budownictwie

5.0 Charakterystyczne parametry obiektu budowlanego

Garaż

- Długość budynku - 16,14m
- Szerokość budynku (elewacji frontowej) - 6,35m
- Wysokość budynku - 2,86m - bez zmian
- Kąt nachylenia dachu - 4° – bez zmian
- Powierzchnia użytkowa - 86,38m² – bez zmian

Ogrodzenie

Długość

- Odcinek A – 20,65m – bez zmian
- Odcinek B – 14,00m – bez zmian
- Odcinek C – 15,30m – bez zmian
- Odcinek D – 15,19m – bez zmian
- Odcinek E – 6,30m – bez zmian
- Odcinek F – 2,18m – bez zmian

Wysokość - zmienna od 1,78m do 1,98m

Utwardzenie

- Powierzchnia utwardzenia typ A - 133,26m²
- Powierzchnia utwardzenia typ B - 375,02m²
- Długość krawężników kamiennych - 54,0mb
- Obrzeża betonowe - 31,0m
- Oporniki granitowe - 22,30m

6.0 Zabezpieczenie antykorozyjne i p.poż.

6.1 Zabezpieczenie antykorozyjne

Zabezpieczenie antykorozyjne konstrukcji żelbetowych stanowi otulina zbrojenia z betonu

Zabezpieczenie antykorozyjne drewna stanowi impregnacja ciśnieniowo preparatami owado i grzybobójczym

6.2 Ochrona p.poż. podczas prac budowlanych

W trakcie prac budowlanych teren budowy należy wyposażyć w sprzęt gaśniczy, o którym informacja musi być zawarta w planie BIOZ opracowanym przez kierownika budowy oraz należy sporządzić plan ewakuacji pracowników podczas prac budowlanych.

6.3 Zabezpieczenie p.poż.

Zabezpieczenie p.poż. w konstrukcjach żelbetowych stanowi otulenie zbrojenia.

Zabezpieczenie ppoż elementów drewnianych – elementy impregnowane ciśnieniowo preparatami ogniowymi do stopnia niezapalności

7.0 Obliczenia statyczne – wytrzymałościowe.

Obliczeniom sprawdzające poddano wymienianym elementom, krokwi i wieńca wyrównawczego.

7.1 Krokiew

DANE:

Wymiary przekroju: przekrój prostokątny

Szerokość $b = 7,0$ cm

Wysokość $h = 14,0$ cm

Zacios na podporach $t_k = 3,0$ cm

Drewno:

drewno lite iglaste wg PN-EN 338:2004, klasa wytrzymałości **C30**

→ $f_{m,k} = 30$ MPa, $f_{t,0,k} = 18$ MPa, $f_{c,0,k} = 23$ MPa, $f_{v,k} = 3$ MPa, $E_{0,mean} = 12$ GPa, $\rho_k = 380$ kg/m³

Klasa użytkowania konstrukcji: klasa 2

Geometria:

Kąt nachylenia połaci dachowej $\alpha = 4,0^\circ$

Rozstaw krokwi $a = 0,95$ m

Długość rzutu poziomego wspornika $l_{w,x} = 0,20$ m

Długość rzutu poziomego odcinka środkowego $l_{d,x} = 2,94$ m

Długość rzutu poziomego odcinka górnego $l_{g,x} = 3,02$ m

element w remontowanym obiekcie starym

Obciążenia dachu:

- obciążenie stałe (wg PN-82/B-02001:):

$g_k = 0,300$ kN/m² połaci dachowej, $\gamma_f = 1,10$

- uwzględniono ciężar własny krokwi

- obciążenie śniegiem (wg PN-80/B-02010/Az1/Z1-1: dach jednospadowy, strefa 4, nachylenie połaci 4,0 st.):

$S_k = 1,280$ kN/m² rzutu połaci dachowej, $\gamma_f = 1,50$

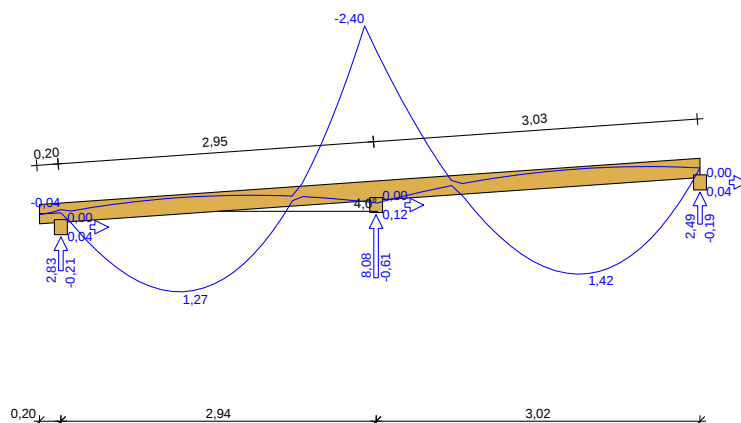
- obciążenie ssaniem wiatru (wg PN-B-02011:1977/Az1/Z1-2, dolna połać nawietrzna strefa I, $H=100$ m n.p.m., teren A, $z=H=3,0$ m, budowla zamknięta, wymiary budynku $H=3,0$ m, $B=6,2$ m, $L=16,0$ m, nachylenie połaci 4,0 st., $\beta=1,80$):

$p_k = -0,316$ kN/m² połaci dachowej, $\gamma_f = 1,50$

- obciążenie ociepleniem $g_{kk} = 0,000$ kN/m² połaci dachowej

WYNIKI:

— M [kNm]
— R [kN]



Zginanie:

decyduje kombinacja B (obc.stałe max.+śnieg)

Moment obliczeniowy:

$$M_{\text{podp}} = -2,40 \text{ kNm}$$

Warunek nośności - podpora:

$$\sigma_{m,y,d} = 17,04 \text{ MPa}, f_{m,y,d} = 18,46 \text{ MPa}$$

$$\sigma_{m,y,d}/f_{m,y,d} = 0,923 < 1$$

Ugięcie (wspornik):

$$u_{\text{fin}} = (-) 1,07 \text{ mm} < u_{\text{net,fin}} = 1,5 \cdot 2,0 \cdot l / 200 = 3,01 \text{ mm} \quad (35,7\%)$$

Ugięcie (odcinek górny):

$$u_{\text{fin}} = 5,13 \text{ mm} < u_{\text{net,fin}} = 1,5 \cdot l / 200 = 22,71 \text{ mm} \quad (22,6\%)$$

7.2 Wieniec wyrównawczy

Wymiary przekroju:

Typ przekroju: prostokątny

Szerokość przekroju $b_w = 25,0 \text{ cm}$ Wysokość przekroju $h = 30,0 \text{ cm}$

Rodzaj belki: monolityczna

OBCIĄŻENIA NA BELCEZestawienie obciążeń rozłożonych [kN/m]:

Lp	Opis obciążenia	Obc.char.	γ_f	k_d	Obc.obl.	Zasięg [m]
1.	Z dachu [2,620kN/m]	2,62	1,35	--	3,54	cała belka
2.	Ciężar własny belki [0,25m·0,30m·25,0kN/m ³]	1,88	1,10	--	2,07	cała belka
3.	Warstwa cementowo-wapienna grub. 0,015 m i szer.0,55 m [19,0kN/m ³ ·0,015m·0,55m]	0,16	1,35	--	0,22	cała belka
Σ :		4,66	1,25		5,82	

DANE MATERIAŁOWEParametry betonu:Klasa betonu: **B25** (C20/25) $\rightarrow f_{cd} = 13,33 \text{ MPa}, f_{ctd} = 1,00 \text{ MPa}, E_{cm} = 30,0 \text{ GPa}$ Ciężar objętościowy $\rho = 25,0 \text{ kN/m}^3$ Maksymalny rozmiar kruszywa $d_g = 8 \text{ mm}$ Wilgotność środowiska $RH = 50\%$

Wiek betonu w chwili obciążenia 28 dni

Współczynnik pełzania (obliczono) $\phi = 3,30$ Zbrojenie główne:Klasa stali A-IIIN (**RB500**) $\rightarrow f_{yk} = 500 \text{ MPa}, f_{yd} = 420 \text{ MPa}, f_{tk} = 550 \text{ MPa}$ Średnica prętów górnych $\phi_g = 12 \text{ mm}$ Średnica prętów dolnych $\phi_d = 12 \text{ mm}$ Strzemiona:Klasa stali A-0 (**St0S-b**) $\rightarrow f_{yk} = 220 \text{ MPa}, f_{yd} = 190 \text{ MPa}, f_{tk} = 300 \text{ MPa}$ Średnica strzemion $\phi_s = 6 \text{ mm}$ Zbrojenie montażowe:

Klasa stali A-IIIN (20G2VY-b)

Średnica prętów $\phi = 10 \text{ mm}$ Otulenie:

Klasa środowiska: XC1

Wartość dopuszczalnej odchyłki $\Delta c = 5 \text{ mm}$ $\rightarrow$ nominalna grubość otulenia $c_{nom} = 20 \text{ mm}$

ZAŁOŻENIA

Sytuacja obliczeniowa: trwała
 Cotanges kąta nachylenia ścisk. krzyżulców bet. $\cot \theta = 2,00$
 Graniczna szerokość rys $w_{lim} = 0,3 \text{ mm}$
 Graniczne ugięcie w przęsłach $a_{lim} = \text{jak dla belek i płyt (wg tablicy 8)}$
 Graniczne ugięcie na wspornikach $a_{lim} = \text{jak dla wsporników (wg tablicy 8)}$

Przęsło A - B:

Zginanie: (przekrój **a-a**)

Moment przęsłowy obliczeniowy $M_{Sd} = 4,40 \text{ kNm}$

Zbrojenie potrzebne dolne (war. konstrukcyjny) $A_{s1} = 0,87 \text{ cm}^2$. Przyjęto **2φ12** o $A_s = 2,26 \text{ cm}^2$ ($\rho = 0,34\%$)

Warunek nośności na zginanie: $M_{Sd} = 4,40 \text{ kNm} < M_{Rd} = 24,11 \text{ kNm}$ (18,2%)

Ścinanie:

Miarodajna wartość obliczeniowa siły poprzecznej $V_{Sd} = (-)7,35 \text{ kN}$

Zbrojenie konstrukcyjne strzemionami dwuciętymi φ6 co 200 mm na całej długości przęsła

Warunek nośności na ścinanie: $V_{Sd} = (-)7,35 \text{ kN} < V_{Rd1} = 41,70 \text{ kN}$ (17,6%)

SGU:

Moment przęsłowy charakterystyczny $M_{Sk} = 3,52 \text{ kNm}$

Moment przęsłowy charakterystyczny długotrwały $M_{Sk,lt} = 3,52 \text{ kNm}$

Szerokość rys prostopadłych: rysy nie wyznaczono ($M_{cr} > M_{Sk}$)

Maksymalne ugięcie od $M_{Sk,lt}$: $a(M_{Sk,lt}) = 0,61 \text{ mm} < a_{lim} = 3160/200 = 15,80 \text{ mm}$ (3,9%)

Miarodajna wartość charakterystyczna siły poprzecznej $V_{Sk,lt} = 7,13 \text{ kN}$

Szerokość rys ukośnych: rysy nie wyznaczono

Podpora B:

Zginanie: (przekrój **b-b**)

Moment podporowy obliczeniowy $M_{Sd} = (-)6,45 \text{ kNm}$

Zbrojenie potrzebne górne (war. konstrukcyjny) $A_{s1} = 0,87 \text{ cm}^2$. Przyjęto **2φ12** o $A_s = 2,26 \text{ cm}^2$ ($\rho = 0,34\%$)

Warunek nośności na zginanie: $M_{Sd} = (-)6,45 \text{ kNm} < M_{Rd} = 24,11 \text{ kNm}$ (26,8%)

SGU:

Moment podporowy charakterystyczny $M_{Sk} = (-)5,16 \text{ kNm}$

Moment podporowy charakterystyczny długotrwały $M_{Sk,lt} = (-)5,16 \text{ kNm}$

Szerokość rys prostopadłych: rysy nie wyznaczono ($M_{cr} > M_{Sk}$)

Przęsło B - C:

Zginanie: (przekrój **c-c**)

Moment przęsłowy obliczeniowy $M_{Sd} = 2,47 \text{ kNm}$

Zbrojenie potrzebne dolne (war. konstrukcyjny) $A_{s1} = 0,87 \text{ cm}^2$. Przyjęto **2φ12** o $A_s = 2,26 \text{ cm}^2$ ($\rho = 0,34\%$)

Warunek nośności na zginanie: $M_{Sd} = 2,47 \text{ kNm} < M_{Rd} = 24,11 \text{ kNm}$ (10,3%)

Ścinanie:

Miarodajna wartość obliczeniowa siły poprzecznej $V_{Sd} = 6,30 \text{ kN}$

Zbrojenie konstrukcyjne strzemionami dwuciętymi φ6 co 200 mm na całej długości przęsła

Warunek nośności na ścinanie: $V_{Sd} = 6,30 \text{ kN} < V_{Rd1} = 41,70 \text{ kN}$ (15,1%)

SGU:

Moment przęsłowy charakterystyczny $M_{Sk} = 1,98 \text{ kNm}$

Moment przęsłowy charakterystyczny długotrwały $M_{Sk,lt} = 1,98 \text{ kNm}$

Szerokość rys prostopadłych: rysy nie wyznaczono ($M_{cr} > M_{Sk}$)

Maksymalne ugięcie od $M_{Sk,lt}$: $a(M_{Sk,lt}) = 0,26 \text{ mm} < a_{lim} = 3370/200 = 16,85 \text{ mm}$ (1,5%)

Miarodajna wartość charakterystyczna siły poprzecznej $V_{Sk,lt} = 6,30 \text{ kN}$

Szerokość rys ukośnych: rysy nie wyznaczono

Podpora C:

Zginanie: (przekrój **d-d**)

Moment podporowy obliczeniowy $M_{Sd} = (-)5,15 \text{ kNm}$

Zbrojenie potrzebne górne (war. konstrukcyjny) $A_{s1} = 0,87 \text{ cm}^2$. Przyjęto **2 ϕ 12** o $A_s = 2,26 \text{ cm}^2$ ($\rho = 0,34\%$)

Warunek nośności na zginanie: $M_{Sd} = (-)5,15 \text{ kNm} < M_{Rd} = 24,11 \text{ kNm}$ (21,4%)

SGU:

Moment podporowy charakterystyczny $M_{Sk} = (-)4,13 \text{ kNm}$

Moment podporowy charakterystyczny długotrwały $M_{Sk,lt} = (-)4,13 \text{ kNm}$

Szerokość rys prostopadłych: rysy nie wyznaczono ($M_{cr} > M_{Sk}$)

Przęsło C - D:

Zginanie: (przekrój **e-e**)

Moment przęsłowy obliczeniowy $M_{Sd} = 2,71 \text{ kNm}$

Zbrojenie potrzebne dolne (war. konstrukcyjny) $A_{s1} = 0,87 \text{ cm}^2$. Przyjęto **2 ϕ 12** o $A_s = 2,26 \text{ cm}^2$ ($\rho = 0,34\%$)

Warunek nośności na zginanie: $M_{Sd} = 2,71 \text{ kNm} < M_{Rd} = 24,11 \text{ kNm}$ (11,2%)

Ścinanie:

Miarodajna wartość obliczeniowa siły poprzecznej $V_{Sd} = (-)6,22 \text{ kN}$

Zbrojenie konstrukcyjne strzemionami dwuciętymi $\phi 6$ co 200 mm na całej długości przęsła

Warunek nośności na ścinanie: $V_{Sd} = (-)6,22 \text{ kN} < V_{Rd1} = 41,70 \text{ kN}$ (14,9%)

SGU:

Moment przęsłowy charakterystyczny $M_{Sk} = 2,17 \text{ kNm}$

Moment przęsłowy charakterystyczny długotrwały $M_{Sk,lt} = 2,17 \text{ kNm}$

Szerokość rys prostopadłych: rysy nie wyznaczono ($M_{cr} > M_{Sk}$)

Maksymalne ugięcie od $M_{Sk,lt}$: $a(M_{Sk,lt}) = 0,31 \text{ mm} < a_{lim} = 3455/200 = 17,27 \text{ mm}$ (1,8%)

Miarodajna wartość charakterystyczna siły poprzecznej $V_{Sk,lt} = 6,23 \text{ kN}$

Szerokość rys ukośnych: rysy nie wyznaczono

Podpora D:

Zginanie: (przekrój **f-f**)

Moment podporowy obliczeniowy $M_{Sd} = (-)6,84 \text{ kNm}$

Zbrojenie potrzebne górne (war. konstrukcyjny) $A_{s1} = 0,87 \text{ cm}^2$. Przyjęto **2 ϕ 12** o $A_s = 2,26 \text{ cm}^2$ ($\rho = 0,34\%$)

Warunek nośności na zginanie: $M_{Sd} = (-)6,84 \text{ kNm} < M_{Rd} = 24,11 \text{ kNm}$ (28,4%)

SGU:

Moment podporowy charakterystyczny $M_{Sk} = (-)5,47 \text{ kNm}$

Moment podporowy charakterystyczny długotrwały $M_{Sk,lt} = (-)5,47 \text{ kNm}$

Szerokość rys prostopadłych: rysy nie wyznaczono ($M_{cr} > M_{Sk}$)

Przęsło D - E:

Zginanie: (przekrój **g-g**)

Moment przęsłowy obliczeniowy $M_{Sd} = 4,58 \text{ kNm}$

Zbrojenie potrzebne dolne (war. konstrukcyjny) $A_{s1} = 0,87 \text{ cm}^2$. Przyjęto **2 ϕ 12** o $A_s = 2,26 \text{ cm}^2$ ($\rho = 0,34\%$)

Warunek nośności na zginanie: $M_{Sd} = 4,58 \text{ kNm} < M_{Rd} = 24,11 \text{ kNm}$ (19,0%)

Ścinanie:

Miarodajna wartość obliczeniowa siły poprzecznej $V_{Sd} = 7,20 \text{ kN}$

Zbrojenie konstrukcyjne strzemionami dwuciętymi $\phi 6$ co 200 mm na całej długości przęsła

Warunek nośności na ścinanie: $V_{Sd} = 7,20 \text{ kN} < V_{Rd1} = 41,70 \text{ kN}$ (17,3%)

SGU:

Moment przęsłowy charakterystyczny $M_{Sk} = 3,67 \text{ kNm}$

Moment przęsłowy charakterystyczny długotrwały $M_{Sk,lt} = 3,67 \text{ kNm}$

Szerokość rys prostopadłych: rysy nie wyznaczono ($M_{cr} > M_{Sk}$)

Maksymalne ugięcie od $M_{Sk,lt}$: $a(M_{Sk,lt}) = 0,66 \text{ mm} < a_{lim} = 3235/200 = 16,17 \text{ mm}$ (4,1%)

Miarodajna wartość charakterystyczna siły poprzecznej $V_{Sk,lt} = 7,02 \text{ kN}$

Szerokość rys ukośnych: rysy nie wyznaczono

8.0 Uwarunkowania konserwatorskie.

Zgodnie z zapisami MPZP cały teren w granicach opracowania objęty jest ochroną konserwatorską.

9.0 Wymogi realizacyjne

- Całość prac wykonywać pod nadzorem uprawnionego kierownika budowy oraz nadzór autorski wg. potrzeb.
- Informować autora projektu o jakichkolwiek rozbieżnościach stanu istniejącego
- Roboty budowlane muszą być prowadzone w sposób zapewniający ochronę uzasadnionych osób trzecich, zgodnie z zasadami sztuki budowlanej oraz obowiązującymi przepisami i normami
- Stosować materiały budowlane dopuszczone do stosowania w budownictwie oraz materiały jednostkowe posiadające odpowiednie atesty i deklaracje zgodności, opatrzone znakiem bezpieczeństwa B i CE, dopuszczone do stosowania w budownictwie.
- Wszystkie prace wykonywać z poszanowaniem substancji zabytkowej w zakresie jej występowania
- Dokumentacja została wykonana w oparciu o obowiązujące prawo budowlane z przepisami wykonawczymi oraz normy do których się ono odwołuje.
- Zachować zasady BHP uwzględniając treść informacji BIOZ zawarty w części załączników projektu budowlanego.

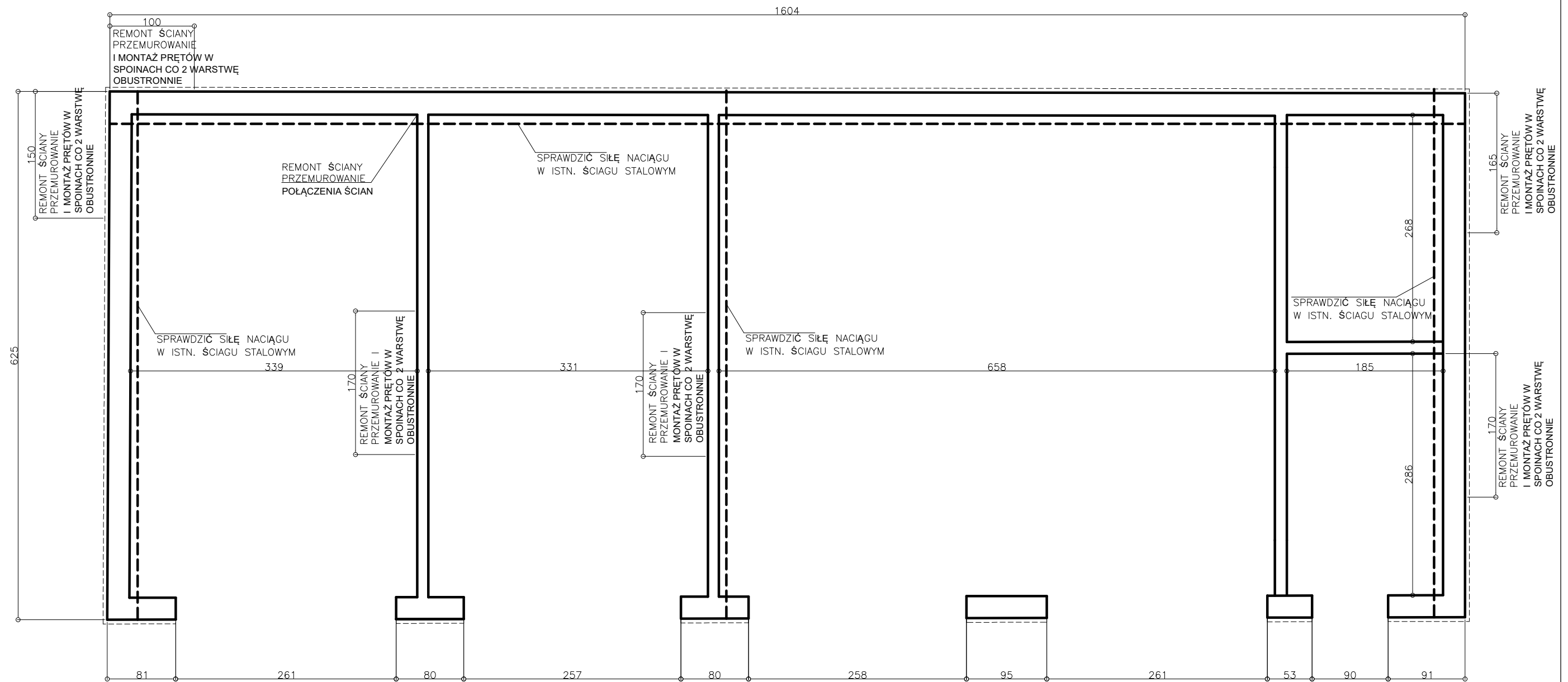
(Opracowanie)

mgr inż. Paweł Ławrywianiec

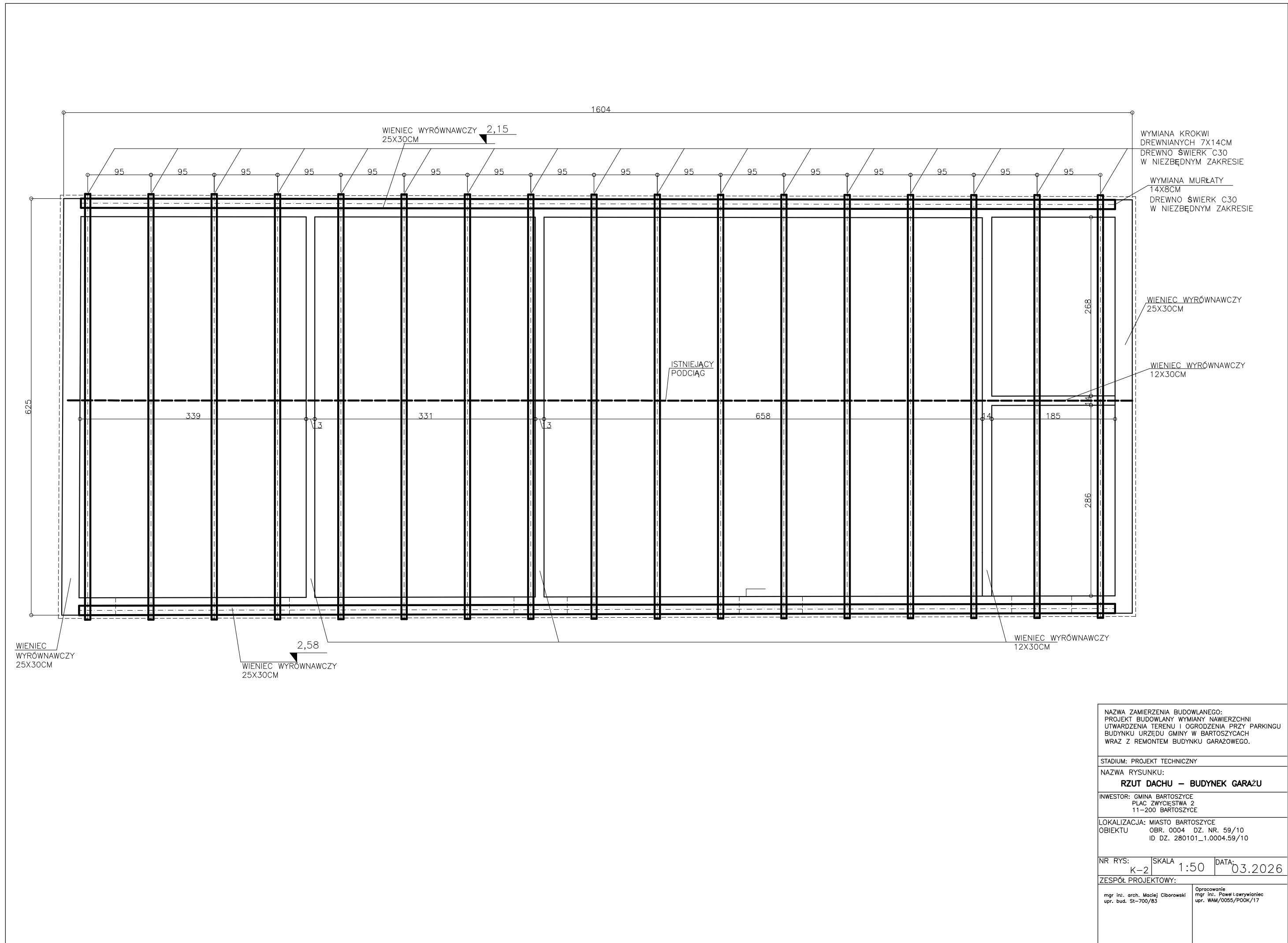
Projektant:

PROJEKT TECHNICZNY
CZEŚĆ GRAFICZNA PROJEKTOWANA

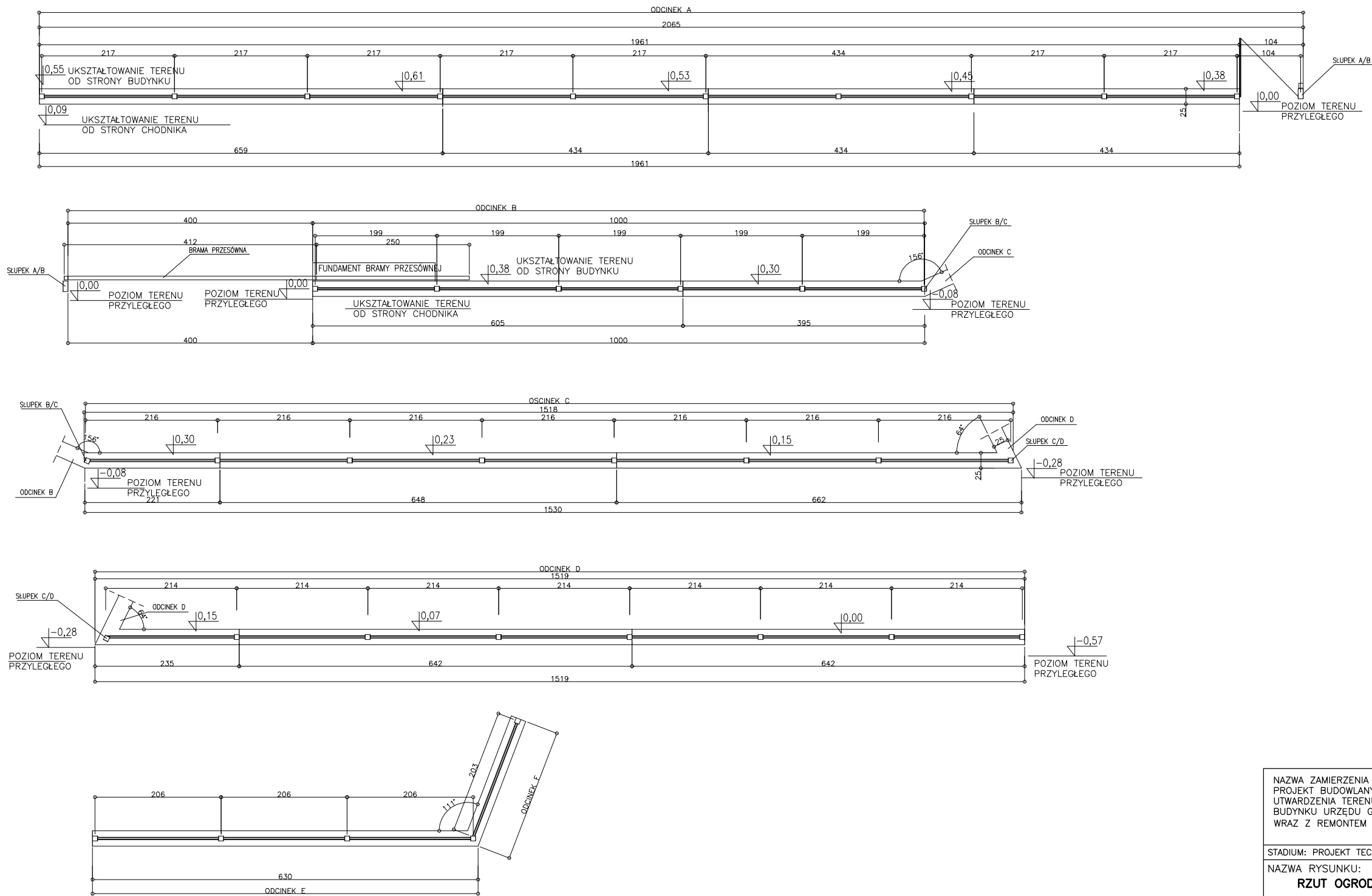
ZESTAWIENIE RYSUNKÓW		
Rys. K-1	Rzut przyziemia – budynek garażowy	1:50
Rys. K-2	Rzut dachu – budynek garażowy	1:50
Rys. K-3	Rzut ogrodzenia	1:75
Rys. K-4	Widok ogrodzenia	1:75
Rys. K-5	Detal ogrodzenia	1:25



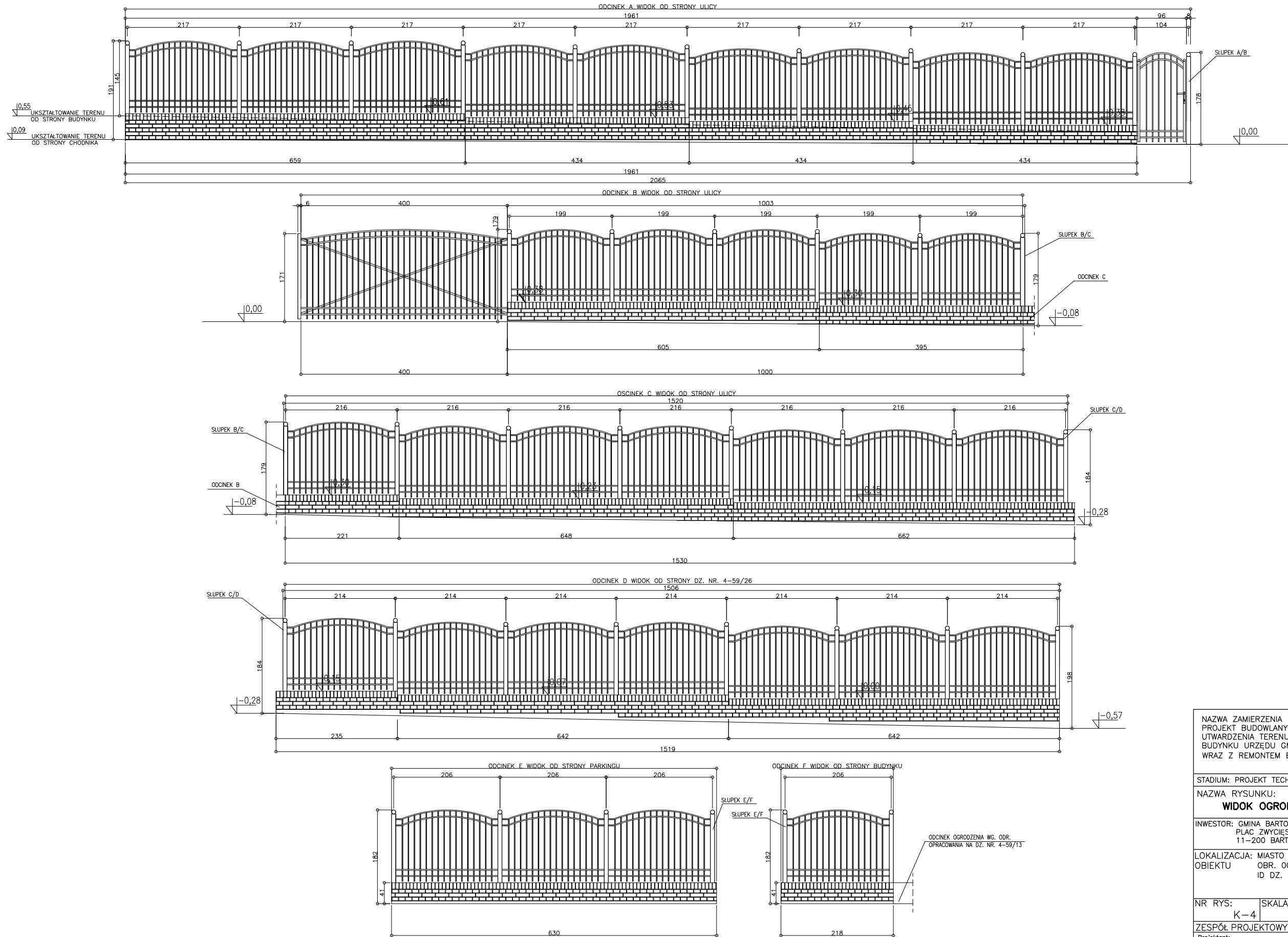
NAZWA ZAMIERZENIA BUDOWLANEGO: PROJEKT BUDOWLANY WYMIANY NAWIERZCHNI UTWARDZENIA TERENU I OGRODZENIA PRZY PARKINGU BUDYNKU URZĘDU GMINY W BARTOSZYCACH WRAZ Z REMONTEM BUDYNKU GARAŻOWEGO.		
STADIUM: PROJEKT TECHNICZNY		
NAZWA RYSUNKU: RZUT PRZYZIEMIA – BUDYNEK GARAŻU		
INWESTOR: GMINA BARTOSZYCE PLAC ZWYCISTWA 2 11–200 BARTOSZYCE		
LOKALIZACJA: MIASTO BARTOSZYCE OBIEKTU OBR. 0004 DZ. NR. 59/10 ID DZ. 280101_1.0004.59/10		
NR RYS:	SKALA	DATA:
K-1	1:50	03.2026
ZESPÓŁ PROJEKTOWY:		
mgr inż. arch. Maciej Ciborowski upr. bud. St-700/83		Opracowanie mgr inż. Paweł Ławrynowiec upr. WAM/0055/P00K/17



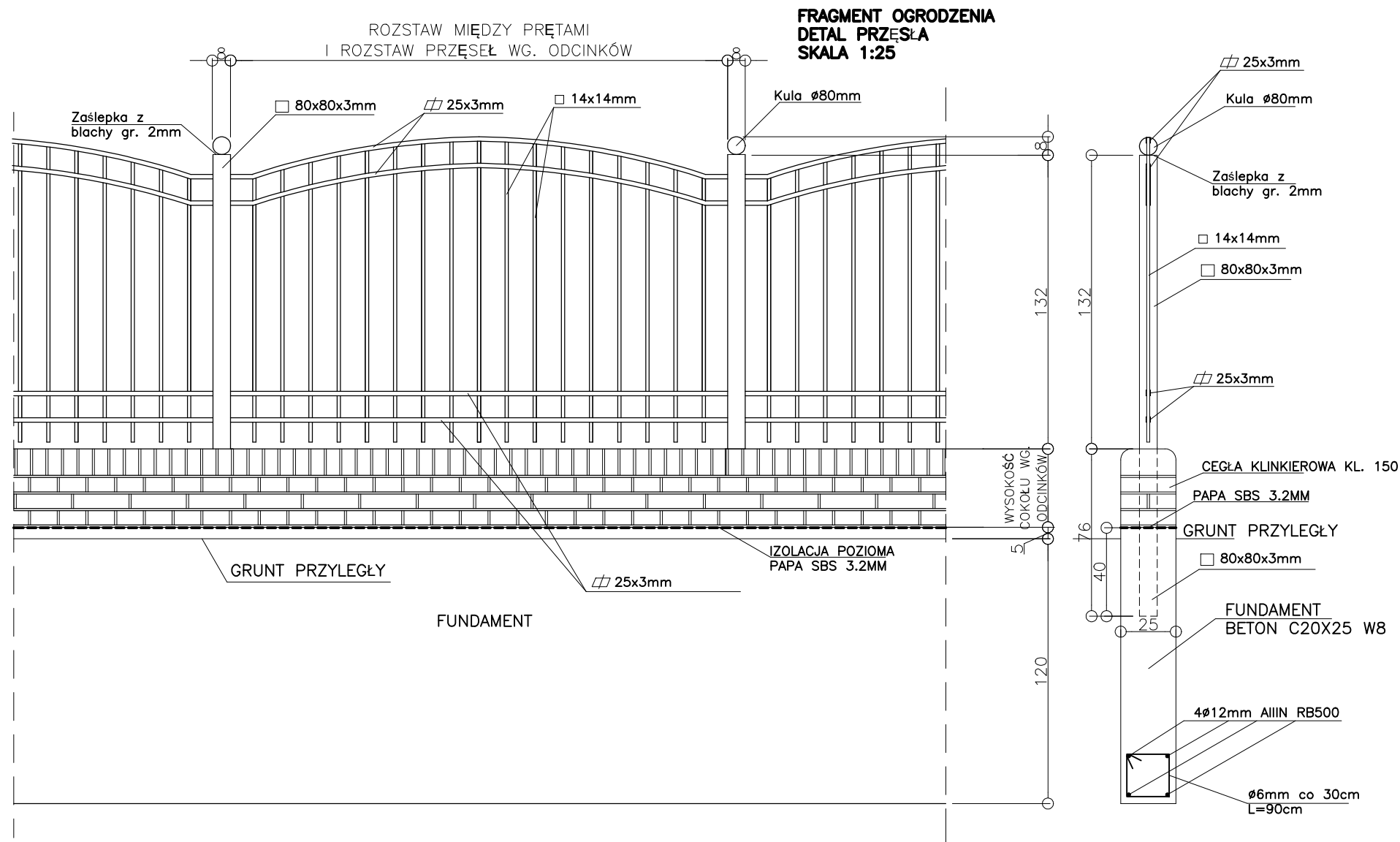
NAZWA ZAMIERZENIA BUDOWLANEGO: PROJEKT BUDOWLANY WYMIANY NAWIERZCHNI UTWARDZENIA TERENU I OGRODZENIA PRZY PARKINGU BUDYNKU URZĘDU GMINY W BARTOSZCZACH WRAZ Z REMONTEM BUDYNKU GARAŻOWEGO.		
STADIUM: PROJEKT TECHNICZNY		
NAZWA RYSUNKU: RZUT DACHU – BUDYNEK GARAŻU		
INWESTOR: GMINA BARTOSZYCE PLAC ZWYCISTWA 2 11-200 BARTOSZYCE		
LOKALIZACJA: MIASTO BARTOSZYCE OBIEKTU OBR. 0004 DZ. NR. 59/10 ID DZ. 280101_1.0004.59/10		
NR RYS: K-2	SKALA 1:50	DATA: 03.2026
ZESPÓŁ PROJEKTOWY: mgr inż. arch. Maciej Ciborowski upr. bud. St-700/83		Opracowanie mgr inż. Paweł Łowczyński upr. WAM/0055/POOK/17



NAZWA ZAMIERZENIA BUDOWLANEGO: PROJEKT BUDOWLANY WYMIANY NAWIERZCHNI UTWARDZENIA TERENU I OGRODZENIA PRZY PARKINGU BUDYNKU URZĘDU GMINY W BARTOSZYCACH WRAZ Z REMONTEM BUDYNKU GARAZOWEGO.		
STADIUM: PROJEKT TECHNICZNY		
NAZWA RYSUNKU: RZUT OGRODZENIA		
INWESTOR: GMINA BARTOSZYCE PLAC ZWYCIĘSTWA 2 11-200 BARTOSZYCE		
LOKALIZACJA: MIASTO BARTOSZYCE OBIEKTU OBR. 0004 DZ. NR. 59/10 ID DZ. 280101_1.0004.59/10		
NR RYS: K-3	SKALA 1:75	DATA: 03.2026
ZESPÓŁ PROJEKTOWY:		
Projektant: mgr inż. arch. Maciej Ciołkowski upr. bud. St-700/83		Opracowanie (asyst. projektanta): mgr inż. Paweł Ławrynowicz upr. WAM/0055/P00K/17



NAZWA ZAMIERZENIA BUDOWLANEGO: PROJEKT BUDOWLANY WYMIANY NAWIERZCHNI UTWARDZENIA TERENU I OGRODZENIA PRZY PARKINGU BUDYNKU URZĘDU GMINY W BARTOSZYZACH WRAZ Z REMONTEM BUDYNKU GARAZOWEGO.		
STADIUM: PROJEKT TECHNICZNY		
NAZWA RYSUNKU: WIDOK OGRODZENIA		
INWESTOR: GMINA BARTOSZYCE PLAC ZWYCIEŚTWA 2 11-200 BARTOSZYCE		
LOKALIZACJA: MIASTO BARTOSZYCE OBIEKTU OBR. 0004 DZ. NR. 59/10 ID DZ. 280101_1.0004.59/10		
NR RYS: K-4	SKALA 1:75	DATA: 03.2026
ZESPÓŁ PROJEKTOWY:		
Projektant: mgr inż. arch. Maciej Cłborowski upr. bud. St-700/83		Opracowanie (asyst. projektanta): mgr inż. Paweł Ławrynowicz upr. WAM/0055/P00K/17



NAZWA ZAMIERZENIA BUDOWLANEGO: PROJEKT BUDOWLANY WYMIANY NAWIERZCHNI UTWARDZENIA TERENU I OGRODZENIA PRZY PARKINGU BUDYNKU URZĘDU GMINY W BARTOSZYCACH WRAZ Z REMONTEM BUDYNKU GARAŻOWEGO.		
STADIUM: PROJEKT TECHNICZNY		
NAZWA RYSUNKU: DETAL OGRODZENIA		
INWESTOR: GMINA BARTOSZYCE PLAC ZWYCIĘSTWA 2 11-200 BARTOSZYCE		
LOKALIZACJA: MIASTO BARTOSZYCE OBIEKTU OBR. 0004 DZ. NR. 59/10 ID DZ. 280101_1.0004.59/10		
NR RYS: K-5	SKALA 1:25	DATA: 03.2026
ZESPÓŁ PROJEKTOWY:		
Projektant: mgr inż. arch. Maciej Ciborowski upr. bud. St-700/83		Opracowanie (asyst. projektanta): mgr inż. Paweł Ławrywaniec upr. WAM/0055/P00K/17