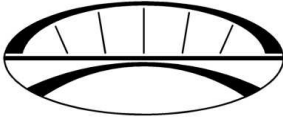


NAZWA I ADRES ZAMAWIAJĄCEGO	 STAROSTWO POWIATOWE W PIASECZNIE UL. CHYLICKOWSKA 14 05-500 PIASECZNO			
NAZWA I ADRES WYKONAWCY	PRZEDSIĘBIORSTWO USŁUGOWO HANDLOWE "DROG-MEN"  UL. SZYB WALENTY 32; RUDA ŚLĄSKA 41-700 TEL. +48 661 054 923 E-MAIL: biuro@drog-men.pl			
	 PRACOWNIA INŻYNIERSKA PROJEKT S.C. KRĘZEL Marian, KRĘZEL Marta 43-300 Bielsko - Biała, ul. T. Sixta 5/407 tel./fax (33) 819-26-81, e-mail: biuro@mkprojekt.bielsko.pl www.mkprojekt.bielsko.pl			
NAZWA INWESTYCJI	PRZEBUDOWA UL. JANA PAWŁA II W PIASECZNIE NA ODCINKU OD UL. DWORCOWEJ DO UL. OKRĘŻNEJ – ETAP II			
RODZAJ OPRACOWANIA	PROJEKT BUDOWLANO WYKONAWCZY <i>BUDOWA KŁADKI DLA PIESZYCH NAD KANAŁEM PIASECZYŃSKIM W KM 3+058,3</i>			
BRANŻA/ STUDIUM	DROGOWA / MOSTOWA			
ZESPÓŁ OPRACOWUJĄCY	IMIĘ I NAZWISKO	NR UPRAWNIEŃ	DATA	PIECZĄTKA I PODPIS
PROJEKTOWAŁ: cz. drogowa	mgr inż. Radosław Mencfel	SLK/4378/POOD/12	08.2015	
PROJEKTOWAŁ: cz. mostowa	mgr inż. Marta Krężel	SLK/2082/POOM/08	08.2015	
SPRAWDZIŁ: cz. mostowa	mgr inż. Marian Krężel	upr. proj. 406/91 U.W. K-ce	08.2015	
TERMIN 08.2015 EGZEMPLARZ NR 1 2 3 4 5				

SPIS ZAWARTOŚCI PROJEKTU

A. Opis techniczny

1. Podstawy opracowania	3
1.1. Podstawy formalne	3
1.2. Podstawy techniczne	3
2. Cel i zakres opracowania	3
3. Istniejące zagospodarowanie terenu	4
4. Projektowane zagospodarowanie terenu.....	5
5. Zestawienie charakterystycznych powierzchni	5
6. Forma architektoniczna.....	6
7. Warunki gruntowe	6
8. Kategoria geotechniczna.....	7
9. Konstrukcja nośna	7
9.1. Ustrój nośny	7
9.2. Technologia wykonania.....	7
10. Układ konstrukcyjny	7
11. Posadowienie	8
12. Elementy wyposażenia	8
13. Umocnienie koryta potoku.....	9
14. Ochrona konserwatorska	9
15. Wpływ eksploatacji górniczej.....	9
16. Wpływ na środowisko i istniejący drzewostan	9

B. Część rysunkowa

C. Dokumenty formalno-prawne

D. Informacja BIOZ

A. OPIS TECHNICZNY

1. Podstawy opracowania

1.1. Podstawy formalne

Projekt budowlano-wykonawczy budowy kładki dla pieszych w ciągu ul. Jana Pawła II nad Kanałem Piaseczyńskim w km 3 + 058,3 w Piasecznie, planowanej do wykonania w ramach inwestycji pn. „Przebudowa ul. Jana Pawła II w Piasecznie od ul. Dworcowej do ul. Okrężnej”, został sporządzony przez Pracownię Inżynierską PROJEKT s.c. Krężel Marian, Krężel Marta z siedzibą w Bielsku-Białej przy ul. T. Sixta 5/407, na zamówienie firmy P.U.H DROG-MEN z siedzibą w Rudzie Śląskiej przy ul. Szyb Walenty 32, działającej na zlecenie Starostwa Powiatowego w Piasecznie z siedzibą w Piasecznie przy ul. Chyliczkowskiej 14.

1.2. Podstawy techniczne

- [1] Rozporządzenie MTiGM z dnia 02 marca 1999 roku w sprawie warunków technicznych jakim powinny odpowiadać drogi publiczne i ich usytuowanie,
- [2] Rozporządzenie MTiGM z dnia 30 maja 2000 roku w sprawie warunków technicznych, jakim powinny odpowiadać drogowe obiekty inżynierskie i ich usytuowanie,
- [3] PN-81/B-03020 Posadowienie bezpośrednie budowli
- [4] PN-85/S-10030 Obiekty mostowe. Obciążenia,
- [5] PN-91/S-10042 Obiekty mostowe. Konstrukcje betonowe, żelbetowe i sprężone. Projektowanie,
- [6] PN-82/S-10052 Obiekty mostowe. Konstrukcje stalowe. Projektowanie,
- [7] PN-B-03300 Konstrukcje zespolone stalowo - betonowe. Obliczenia statyczne i projektowanie.

2. Cel i zakres opracowania

Przedmiotowe opracowanie zostało sporządzone w celu dokonania zgłoszenia i wykonania kładki dla pieszych, w ramach inwestycji pn. „Przebudowa ul. Jana Pawła II w Piasecznie od ul. Dworcowej do ul. Okrężnej”.

Planowana przebudowa ulicy Jana Pawła II, na odcinku usytuowanym równolegle do torów kolejowych, będzie obejmowała m.in. budowę chodnika po zachodniej stronie jezdni. Na rozważanym odcinku, ulica Jana Pawła II krzyżuje się z Kanałem Piaseczyńskim. Istniejący w miejscu skrzyżowania most drogowy mieści w przekroju poprzecznym jezdnię o szerokości ok. 5,5 m, jednak nie posiada chodników. W związku z tym, aby nowy chodnik przeprowadzić nad Kanałem P., konieczna jest budowa kładki dla pieszych.

Wraz z budową kładki umocnione zostaną skarpy Kanału P. na odcinku o długości 14,5 m od istniejącego mostu drogowego w górę kanału, od km 3+055,3 do km 3+0,69,8.

Zakres niniejszego opracowania obejmuje kładkę dla pieszych wraz z dojazdami na długości skrzydełek oraz umocnienie skarp Kanału P. w bezpośrednim sąsiedztwie obiektu. Dojeżdża do kładki na dalszym odcinku - chodniki po zachodniej stronie jezdni ulicy Jana Pawła II, objęte są odrębną dokumentacją.

3. Istniejące zagospodarowanie terenu

W rejonie usytuowania projektowanej kładki istnieje droga – ul. Jana Pawła II o szerokości ok. 5,5 m granicząca od strony wschodniej z torami kolejowymi. Ulica oraz tory kolejowe krzyżują się z Kanałem Piaseczyńskim. Kanał P. przeprowadzono pod torowiskiem za pomocą przepustu żelbetowego o przekroju sklepionym – światło poziome w części dolnej wynosi ok. 3,5 m. Natomiast pod ul. Jana Pawła II wody kanału przepływają pod mostem żelbetowym o konstrukcji ramowej. Światło poziome pod mostem wynosi 4,0 m, a pionowe max. 3,2 m.

Wzdłuż ul. Jana Pawła II brak jest obecnie chodników dla pieszych.

Poniżej przedstawiono zdjęcia istniejącego mostu drogowego.



Fot. 1
Widok istniejącego mostu w ciągu
ul. Jana Pawła II



Fot. 2
Widok z boku istniejącego mostu drogowego.
W głębi widoczny przepust kolejowy.

W rejonie planowanej inwestycji Kanał P. płynie w korycie naturalnym - dno i brzegi nie są umocnione. Szerokość koryta wynosi ok. 2,5 m, a głębokość ok. 0,5 m. W odległości ok. 9 m powyżej mostu drogowego do Kanału P. znajduje się ujście rowu odwadniającego teren na prawym brzegu – ujście w km 3 +064 kanału.

W bezpośrednim sąsiedztwie projektowanej kładki nie występuje uzbrojenie terenu. Po wschodniej stronie ul. Jana Pawła II istnieje napowietrzna sieć energetyczna.

4. Projektowane zagospodarowanie terenu

Obecnie ruch pieszy wzdłuż ul. Jana Pawła II, na odcinku równoległym do torów kolejowych, odbywa się poboczami drogi. Administrator drogi zdecydował o budowie w tym miejscu, po zachodniej stronie jezdni, chodnika. Zostanie on przeprowadzony nad Kanałem Piaseczyńskim za pomocą nowej kładki dla pieszych.

Nowa kładka dla pieszych będzie usytuowana równolegle do istniejącego mostu drogowego, po jego zachodniej stronie, w odległości 1,5 m od krawędzi tego obiektu. Niweletę kładki zaprojektowano w łuku pionowym $R = 128,31$ m, a w przekroju poprzecznym płycie pomostowej nadano spadki 3% w kierunku osi podłużnej. Ustrój nośny obiektu stanowią dwie jednoprzęsłowe belki z rur stalowych $\varnothing 244,5$ mm zespolonych z płytą żelbetową pomostu, wzmocnione cięgnami z prętów stalowych. Konstrukcja zostanie posadowiona na palach wierconych CFA $\varnothing 600$ mm zwieńczonych oczepami. Oczepy stanowią jednocześnie przyczółki. Wyprowadzono z nich ścianki żwirowe i skrzydełka utrzymujące nasypy na dojeściach do obiektu.

Wody opadowe z kładki będą spływały na jezdnię, skąd zostaną odprowadzone za pomocą systemu odwodnienia jezdni (wg odrębnego opracowania).

Podstawowe parametry charakteryzujące kładkę są następujące:

– rozpiętość teoretyczna	$L_t = 12,5$ m,
– wysokość konstrukcyjna	$h_c = 0,98$ m,
– długość konstrukcji nośnej	$L = 14,2$ m,
– długość całkowita (ze skrzydełkami)	$L_c = 18,4$ m,
– światło poziome (w poziomie oczepów)	11,6 m,
– rzędna spodu konstrukcji nośnej	107,12 m,
– szerokość użytkowa	2,5 m,
– szerokość całkowita	3,0 m,
– nośność	4 kN/m ² wg PN-85/S-10030,
– kąt skosu	$\alpha = 90^\circ$.

5. Zestawienie charakterystycznych powierzchni

Zestawienie powierzchni objętych projektem przebudowy przepustu:

- pomost – nawierzchnia z żywicy epoksydowych	47 m ²
- powierzchnia dojeść na długości skrzydełek – bruk betonowy	10 m ²
- powierzchnia umocnień skarp:	
- narzut gładki z grubego kamienia łamanego	80 m ²
- kosze kamienne wzdłuż krawędzi dna	17 m ²

6. Forma architektoniczna

Projektowany obiekt charakteryzuje się prostą formą architektoniczną. W widoku z boku, rury stalowe z zespolonym pomostem żelbetowym oraz ciągną tworzą soczewkę. Wysokość konstrukcyjna obiektu w środku rozpiętości wynosi 0,98 m. Wzdłuż krawędzi pomostu przewidziano deski gzymsowe z polimerobetonu.

Na obiekcie przewidziano balustrady stalowe z wypełnieniami siatkowymi, o wysokości 1,2 m.

Skarpy potoku poniżej i powyżej przepustu zostaną umocnione za pomocą narzutu gładkiego z grubego kamienia łamanego na betonie, który, jako materiał naturalny, dobrze wpisze się w otoczenie.

7. Warunki gruntowe

Warunki gruntowe zostały zbadane za pomocą dwóch otworów o maksymalnej głębokości 15,0 m. W otworze 1 stwierdzono występowanie w podłożu następujących gruntów:

- nasypy niebudowlane (piaski drobne, humus, okruchy cegieł) o miąższości ok. 1 m,
- gliny piaszczyste przewarstwione piaskiem gliniastym, $I_L = 0,2$, o miąższości ok. 0,7 m,
- gliny piaszczyste, $I_L = 0,1$, o miąższości ok. 0,7 m,
- gliny piaszczyste i kamienie przewarstwione piaskiem gliniastym, $I_L = 0,2$, o miąższości ok. 1,7 m,
- gliny piaszczyste i kamienie, $I_L = 0,1$, o miąższości ok. 0,8 m,
- piasek drobny zagliniony, $I_D = 0,6$, o miąższości ok. 2,7 m,
- gliny piaszczyste i kamienie, $I_L = 0,1$, o miąższości ok. 3,3 m,
- gliny piaszczyste i kamienie, $I_L = 0,0$, o miąższości ok. 4,2 m.

W otworze nr 2 stwierdzono występowanie w podłożu następujących gruntów:

- nasypy niebudowlane (piaski drobne, humus, okruchy cegieł) o miąższości ok. 0,7 m,
- gliny piaszczyste, $I_L = 0,1$, o miąższości ok. 0,8 m,
- gliny piaszczyste i kamienie, $I_L = 0,1$, o miąższości ok. 1,7 m,
- pyły piaszczyste przewarstwione piaskiem drobnym, $I_L = 0,3$, o miąższości ok. 0,9 m,
- gliny piaszczyste i kamienie, $I_L = 0,2$, o miąższości ok. 0,7 m,
- piasek drobny zagliniony, $I_D = 0,6$, o miąższości ok. 2,1 m,
- gliny piaszczyste i kamienie, $I_L = 0,2$, o miąższości ok. 1,1 m,
- gliny piaszczyste i kamienie, $I_L = 0,1$, o miąższości ok. 1,5 m,
- gliny piaszczyste i kamienie, $I_L = 0,0$, o miąższości ok. 5,5 m.

Poziom wodonośny stwierdzono na głębokości ok. 4,5 m p.p.t.

8. Kategoria geotechniczna

Zgodnie z Rozporządzeniem MSWiA z 27 kwietnia 2012 roku „w sprawie ustalania geotechnicznych warunków posadowienia obiektów budowlanych” stwierdza się, że projektowany obiekt należy zaliczyć do drugiej kategorii geotechnicznej przy prostych warunkach gruntowych.

9. Konstrukcja nośna

9.1. Ustrój nośny

Ustrój nośny kładki stanowią dwie jednoprzęsłowe belki zespolone wzmocnione ciągnami. Rozstaw osiowy belek wynosi 1,7 m. Belki zaprojektowano z rur stalowych $\varnothing 244/10$ mm i zespolono z żelbetową płytą pomostową za pomocą sworzni $\varnothing 16$ mm. Grubość płyty pomostowej zmienia się od 16 cm w osi podłużnej do 20 cm na krawędzi obiektu. W widoku z boku rury stalowe z zespolonym pomostem żelbetowym oraz ciągnia tworzą soczewkę. Wysokość konstrukcyjna obiektu w środku rozpiętości wynosi 0,98 m.

9.2. Technologia wykonania

Belki stalowe wzmocnione ściągami zostaną wykonane w wytwórni konstrukcji stalowych. Wszystkie spoiny łączące poszczególne elementy belek należy obrobić.

Na gotowych belkach stalowych zostanie wykonana żelbetowa płyta pomostowa. Założono, że będzie to zrealizowane w wytwórni lub na przygotowanym stanowisku na placu budowy. Następnie, kładka w całości zostanie ustawiona w położeniu docelowym za pomocą dźwigu. NA CZAS BETONOWANIA PŁYTY POMOSTOWEJ NALEŻY ZAPEWNIĆ PODPARCIE RURY STALOWEJ NA CAŁEJ JEJ DŁUGOŚCI (CO OK. 2,5 m), A DESKOWANIA PŁYTY POMOSTOWEJ NIE MOGĄ PRZEKAZYWAĆ OBCIĄŻENIA NA CZĘŚĆ STALOWĄ. Dodatkowo, na czas betonowania, należy przewidzieć tymczasowe usztywnienia belek stalowych.

10. Układ konstrukcyjny

Schemat statyczny

Zaprojektowany obiekt ma schemat statyczny belki jednoprzęsłowej wzmocnionej ciągnem. Belkę zaprojektowano jako zespoloną: z rur stalowych $\varnothing 244,5$ połączonych z żelbetową płytą pomostową za pomocą sworzni.

Obciążenia

W obliczeniach statycznych uwzględniono obciążenia stałe (ciężar własny) oraz użytkowe (tłum, 4 kN/m^2), które przyjęto zgodnie z [4]. Dodatkowo wzięto pod uwagę wpływ pęcznienia, skurczu i różnicy temperatur pomiędzy częścią stalową a żelbetową. ($\pm 15^\circ\text{C}$).

Podstawowe wyniki obliczeń

Do obliczeń statyczno-wytrzymałościowych przyjęto założenie, że wszystkie obciążenia stałe i użytkowe, są przenoszone przez ustrój zespolony. Stąd wymaga się, aby na czas betonowania płyty pomostowej zapewnić podparcie rury stalowej na jej długości (co ok. 3 m), a deskowania płyty pomostowej nie mogą przekazywać obciążenia na część stalową.

Maksymalne charakterystyczne momenty zginające przyjęte do wymiarowania dźwigarów zespolonych wynoszą:

- od obciążeń stałych g (przekrój zespolony): $M_g = 89 \text{ kNm}$, $N_g = -113 \text{ kN}$ (ścisk.),
- od obciążeń stałych Δg (przekrój zespolony): $M_{\Delta g} = 14,7 \text{ kNm}$, $N_g = -18,5 \text{ kN}$ (ścisk.),
- od obciążeń użytkowych (przekrój zespolony): $M_{qt} = 49 \text{ kNm}$, $N_g = -62,1 \text{ kN}$ (ścisk.).

W obliczeniach uwzględniono również wpływ pełzania, skurczu i różnicy temperatur pomiędzy częścią stalową a żelbetową ($\pm 15^\circ\text{C}$).

Maksymalne sumaryczne naprężenia ściskające w dźwigarze stalowym wynoszą $\sigma = -162 \text{ MPa}$, a rozciągające $\sigma = 96 \text{ MPa}$. Maksymalne naprężenia ściskające w części betonowej wynoszą $\sigma = -7,9 \text{ MPa}$.

Materiały

Dźwigar zespolony zaprojektowano z rury stalowej $\varnothing 244,5/10 \text{ mm}$ ze stali S355J2H połączonej sworzniami $\varnothing 16$ z płytą żelbetową z betonu C30/37. Cięgna przyjęto z prętów stalowych $\varnothing 45 \text{ mm}$ ze stali S235J2.

11. Posadowienie

Projektowana kładka zostanie posadowiona na palach wierconych CFA $\varnothing 600 \text{ mm}$ zwieńczonych oczepami stanowiącymi jednocześnie przyczółki. Z oczepów wyprowadzono ścianki żwirowe i skrzydełka utrzymujące nasypy na dościach do obiektu.

12. Elementy wyposażenia

Izolacja

Na wszystkich powierzchniach stykających się z gruntem należy wykonać izolację przeciwwilgociową R+2B.

Nawierzchnia jezdni nad przepustem

Na kładce należy wykonać nawierzchnię z żywicy epoksydowych w kolorze szarym.

Balustrady

Jako zabezpieczenie krawędzi obiektu przewidziano balustrady o wysokości 1,2 m z wypełnieniami z siatek krępowanych w obramowaniu z płaskownika. Siatki należy wykonać o wymiarach o ok. 0,5 cm mniejszych (wysokość, szerokość) od wymiarów obramowania.

Dzięki temu, podczas spawania siatka zostanie napięta.

Znaki pomiarowe

Na projektowanej kładce należy zamocować znaki wysokościowe:

- na belce rurowej od strony górnej i dolnej wody: na końcach belki i w osi.

Łącznie przewidziano 6 sztuk znaków pomiarowych. Znaki powinny być tak usytuowane, aby była możliwa dokładna kontrola wysokościowa obiektu.

13. Umocnienie koryta potoku

Koryto Kanału P. w rejonie planowanej kładki jest w dobrym stanie technicznym. Z tego względu, w związku z budową nowego obiektu przewidziano jedynie umocnienia skarp Kanału P. za pomocą gładkiego narzutu z kamienia łamanego na betonie (gr. ok. 20 cm). Umocnienia należy wykonać na odcinku długości 14,5 m - od istniejącego mostu drogowego do przekroju odległego o 10 m od kładki w stronę górnej wody. Wzdłuż krawędzi koryta należy ułożyć kosze kamienne, które będą stanowiły „zaparcie” dla umocnień kamiennych skarp.

Umocnienia pomiędzy kładką a istniejącym mostem, a także pod rzutem kładki, należy wykonać na całej powierzchni skarp. Umocnienia pod kładką należy ułożyć zachowując nachylenie skarp 1:1,5. Umocnienia te należy płynnie połączyć z umocnieniami brzegów koryta od strony górnej wody zaprojektowanymi w spadku 1:2. Pomiędzy kładką a istniejącym mostem nachylenie skarp należy dostosować do nachylenia istniejącego.

14. Ochrona konserwatorska

Projektowany obiekt oraz teren nie podlegają ochronie konserwatorskiej.

15. Wpływ eksploatacji górniczej

Teren budowy przepustu nie podlega wpływom eksploatacji górniczej.

16. Wpływ na środowisko i istniejący drzewostan

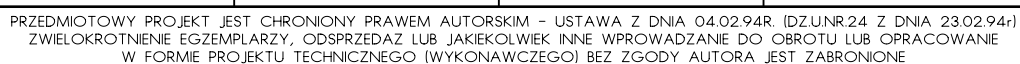
Projektowana kładka jest usytuowana na terenach miejskich - zurbanizowanych. Nie przewiduje się, aby realizacja inwestycji mogła wywrzeć negatywny wpływ na środowisko naturalne. Roboty będą prowadzone z wykorzystaniem sprawnego sprzętu i ze zwróceniem uwagi na ochronę środowiska. Realizacja inwestycji nie wymaga usuwania drzew.

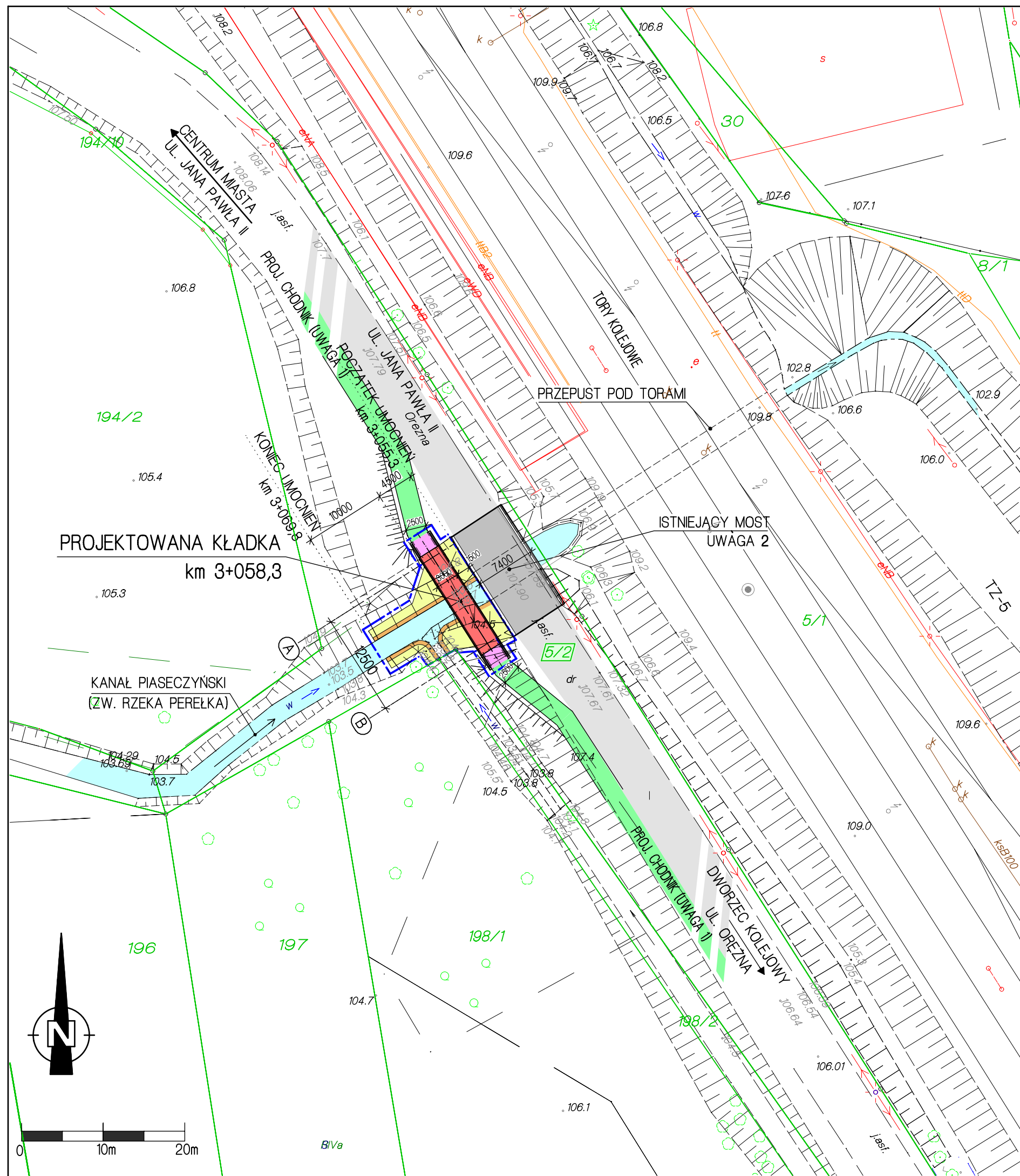
Opracowanie

mgr inż. Marta Krężel

B. CZĘŚĆ RYSUNKOWA

0. Orientacja
1. Plan sytuacyjny
2. Rysunek ogólny
3. Pale fundamentowe CFA
4. Przyczółek – rysunek deskowaniowy
5. Przyczółek – rysunek zbrojeniowy
6. Dźwigar stalowy D1
7. Deskowanie i zbrojenie płyty pomostowej
8. Balustrada BL
9. Umocnienia koryta





LEGENDA:

PROJEKTOWANE ZAGOSPODAROWANIE TERENU

- KAMIEŃ ŁAMANY NA BETONIE (GR. 20cm) - UMOCNIE NIE BRZEGÓW
- KOSZE KAMIENNE 0,5x0,5m - 1 WARSTWA, JAKO OBRAMOWANIE KRAWĘDZI KORYTA
- NAWIERZCHNIA ŻYWICZNA NA KŁADCE
- NAWIERZCHNIA Z BETONOWEJ KOSTKI BRUKOWEJ
- CHODNIK WG ODRĘBNEGO OPRACOWANIA

ISTNIEJĄCE ZAGOSPODAROWANIE TERENU

- KANAŁ PIASECZYŃSKI (ZWYCZAJOWO: RZĘKA PERŁKA)
- NAWIERZCHNIA ASFALTOWA NA JEZDNI
- NAWIERZCHNIA ASFALTOWA NA ISTNIEJĄCYM MOŚCIE
- DRZEWO
- LINIA ENERGETYCZNA / LINIA TRAKCJI KOLEJOWEJ
- KANALIZACJA
- SIEĆ TELETECHNICZNA

OZNACZENIA

- 198/1 NUMERY DZIAŁEK
- 5/2 NUMERY DZIAŁEK W ZAKRESIE OPRACOWANIA
- GRANICE DZIAŁEK
- ISTNIEJĄCE UKSZTAŁTOWANIE TERENU
- ZAKRES OPRACOWANIA = ZAKRES ODDZIAŁYWANIA

UWAGI

- DOJŚCIA DO KŁADKI SĄ PRZEDMIOTEM ODRĘBNEGO OPRACOWANIA.
- REMONT ISTNIEJĄCEGO MOSTU DROGOWEGO WG ODRĘBNEGO OPRACOWANIA.



PRACOWNIA INŻYNIERSKA PROJEKT S.C.
mgr inż. Marian Krężel mgr inż. Marta Krężel
43-300 Bielsko - Biała, ul.T.Sixta 5/407
tel./fax (033) 819-26-81; e-mail : biuro@mkprojekt.bielsko.pl

OBIĘKT BUDOWA KŁADKI DLA PIESZYCH NAD KANAŁEM PIASECZYŃSKIM W km 3+058,3
W CIĄGU UL. JANA PAWŁA II W PIASECZNIE

FAZA PROJEKT BUDOWLANO-WYKONAWCZY

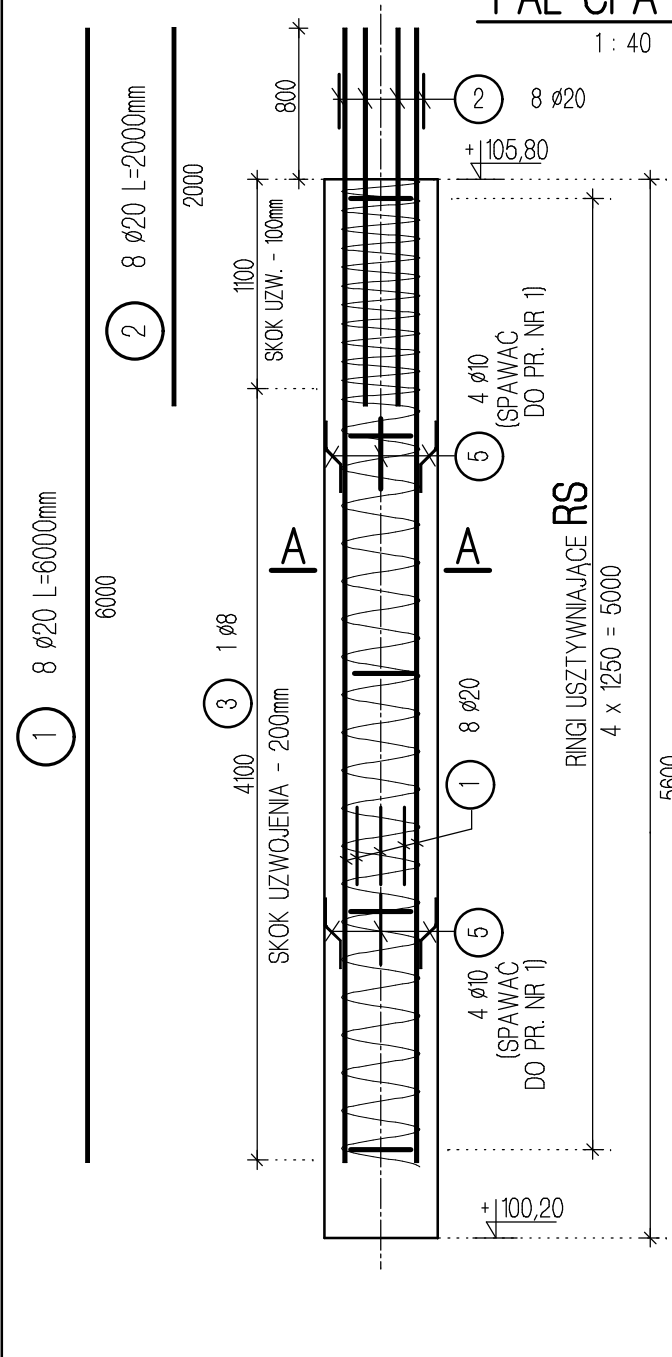
TEMAT PLAN SYTUACYJNY

PROJEKTANT	mgr inż. Marta KRĘZEL	SLK/2082/POOM/08
KONSTRUKTOR	mgr inż. Marta KRĘZEL	SLK/2082/POOM/08
SPRAWDZAJĄCY	mgr inż. Marian KRĘZEL	upr. proj. 406/91 U.W. K-ce

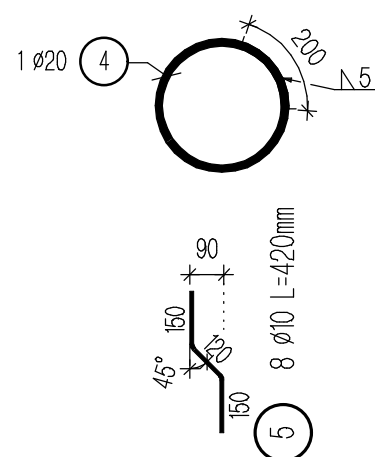
PLIK	DATA	SKALA	NR RYS.	ZMIANA
	SIERPIEŃ 2015	1:500	PBW-1	-

PRZEDMIOTOWY PROJEKT JEST CHRONIONY PRAWEM AUTORSKIM - USTAWA Z DNIA 04.02.94R. (DZ.U.NR 24 Z DNIA 23.02.94r)
ZWIELOKROTNIE NIE EGZEMPLARZY, ODSPRZEDAŻ LUB JAKIEKOLWIEK INNE WPROWADZANIE DO OBROTU LUB OPRACOWANIE
W FORMIE PROJEKTU TECHNICZNEGO (WYKONAWCZEGO) BEZ ZGODY AUTORA JEST ZABRONIONE

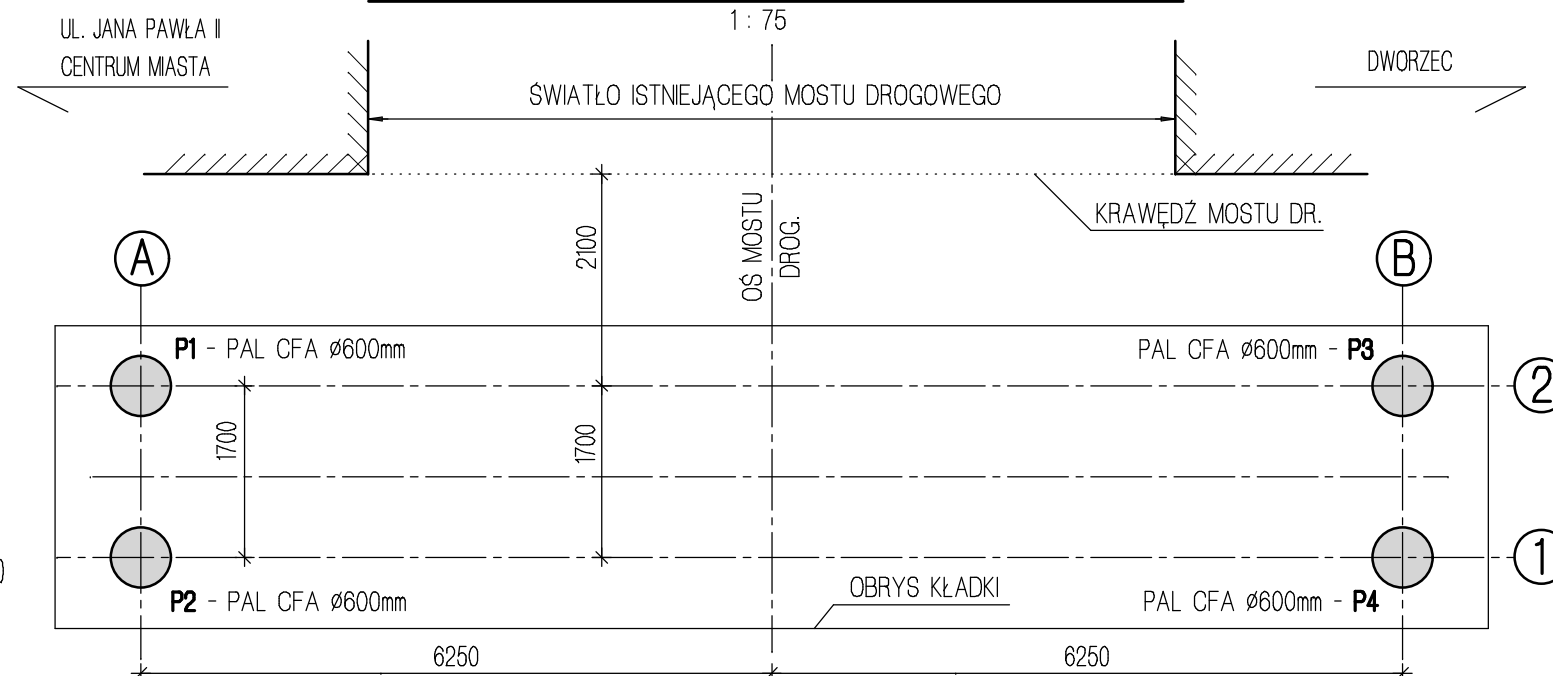
1 : 40



WYK. 4x5 = 20 SZT.



1:75



PALE P1 DO P4

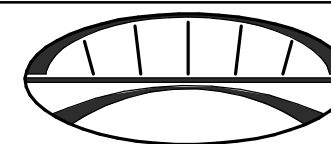
PAL	PALE P1 DO P4	
	X [m]	Y [m]
P1	5770998,11	7500697,23
P2	5770997,19	7500695,80
P3	5770987,55	7500703,93
P4	5770986,64	7500702,50

SZT. 4

Poz.	Sztuk	śr. [mm]	Długość [m]	Całk. Długość [m]	Masa jedn. [kg/m]	Całk. Masa [kg]
1	8	20	6.00	48.00	2.470	118.56
2	8	20	2.00	16.00	2.470	39.52
3	1	8	42.00	42.00	0.395	16.59
4	5	20	1.35	6.75	2.470	16.66
5	8	10	0.42	3.36	0.617	2.07
Masa / Wykonanie [kg]						193.40
Liczba wykonań						4
Masa całk. [kg]						773.60

1. PO WYTYCZENIU PALI W TERENIE,
NALEŻY POTWIERDZIĆ ICH POPRAWNE
USYTUOWANIE WZGLĘDEM ISTNIEJĄCEGO
MOSTU DROGOWEGO,
2. W PODANEJ ILOŚCI BETONU
NIE UWZGLĘDNIONO BETONU DO ROZKUCIA.

BETON C25/30 1,6 x 4 = 6,4 m³
STAL B500SP



PRACOWNIA INŻYNIERSKA PROJEKT S.C.
mgr inż. Marian Krężel mgr inż. Marta Krężel
43-300 Bielsko - Biała, ul.T.Sixta 5/407
tel./fax (033) 819-26-81; e-mail : biuro@mkprojekt.bielsko.pl

OBIEKT	BUDOWA KŁADKI DLA PIESZYCH NAD KANAŁEM PIASECZYŃSKIM W km 3+058,3 W CIAGU UL. ORZEŻEJ W PIASECZNE
--------	--

FAZA	PROJEKT BUDOWLANO-WYKONAWCZY
------	------------------------------

TEMAT	PALE FUNDAMENTOWE CFA
-------	-----------------------

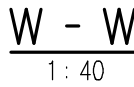
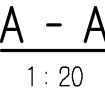
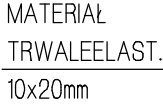
PROJEKTANT	mgr inż. Marta KRĘZEL	SLK/2082/POOM/08
------------	-----------------------	------------------

KONSTRUKTOR	inz. Marta KREZEL
-------------	-------------------

SPRAWDZAJĄCY	mgr inż. Marian KRĘZEL	upr. proj. 406/91 U.W. K-ce
--------------	------------------------	-----------------------------

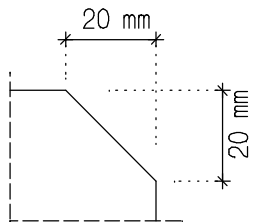
PLIK	DATA	SKALA	NR RYS.	ZMIANA
	SIERPIEŃ 2015	1:75 1:40 1:20	PBW-3	-

PRZEDMOTOWY PROJEKT JEST CHRONIONY PRAWEM AUTORSKIM - USTAWA Z DNIA 04.02.94R. (DZ.U.NR.24 Z DNIA 23.02.94R)
ZWIELOKROTNIE NIE EGZEMPLARZY, ODSPRZEDAŻ LUB JAKIEKOLWIEK INNE WPROWADZANIE DO OBROTU LUB OPRACOWANIE
W FORMIE PROJEKTU TECHNICZNEGO (WYKONAWCZEGO) BEZ ZGODY AUTORA JEST ZABRONIONE

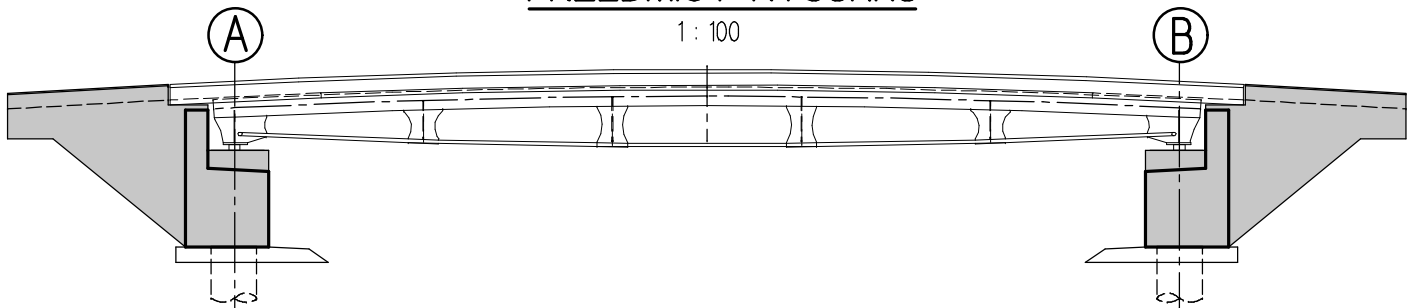


ELEMENT	BETON		IZOLACJA BITUMICZNA NA ZMNO	HYDROFOBIZACJA
	C20/25	C25/30		
	[m³]	[m³]	[m²]	[m²]
Beton podkładowy	1,2	-	-	-
Przód - trzon	-	3,1	18	9,5
Przód - śc. żwirowa	-	1,4		
Skrzydółka	-	1,9		
Przód - ciosy	-	0,4		
RAZEM - 1 przyczołek	1,2	6,8	18,0	9,5
RAZEM - 2 przyczołki	2,4	13,6	36,0	19,0

ŚCIECIE NAROŻY



1 : 100



PRACOWNIA INŻYNIERSKA PROJEKT S.C.
mgr inż. Marian Krężel mgr inż. Marta Krężel
43-300 Bielsko - Biała, ul.T.Sixta 5/407
tel./fax (033) 819-26-81; e-mail : biuro@mkprojekt.bielsko.p

OBIEKT BUDOWA KŁADKI DLA PIESZYCH NAD KANAŁEM PIASECZYŃSKIM W km 3+058,
W CIĄGU UL. ORĘŻNEJ W PIASECZNE

PROJEKT BUDOWLANO-WYKONAWCZY

PRZYCZÓŁKI - RYSUNEK DESKOWANIOWY

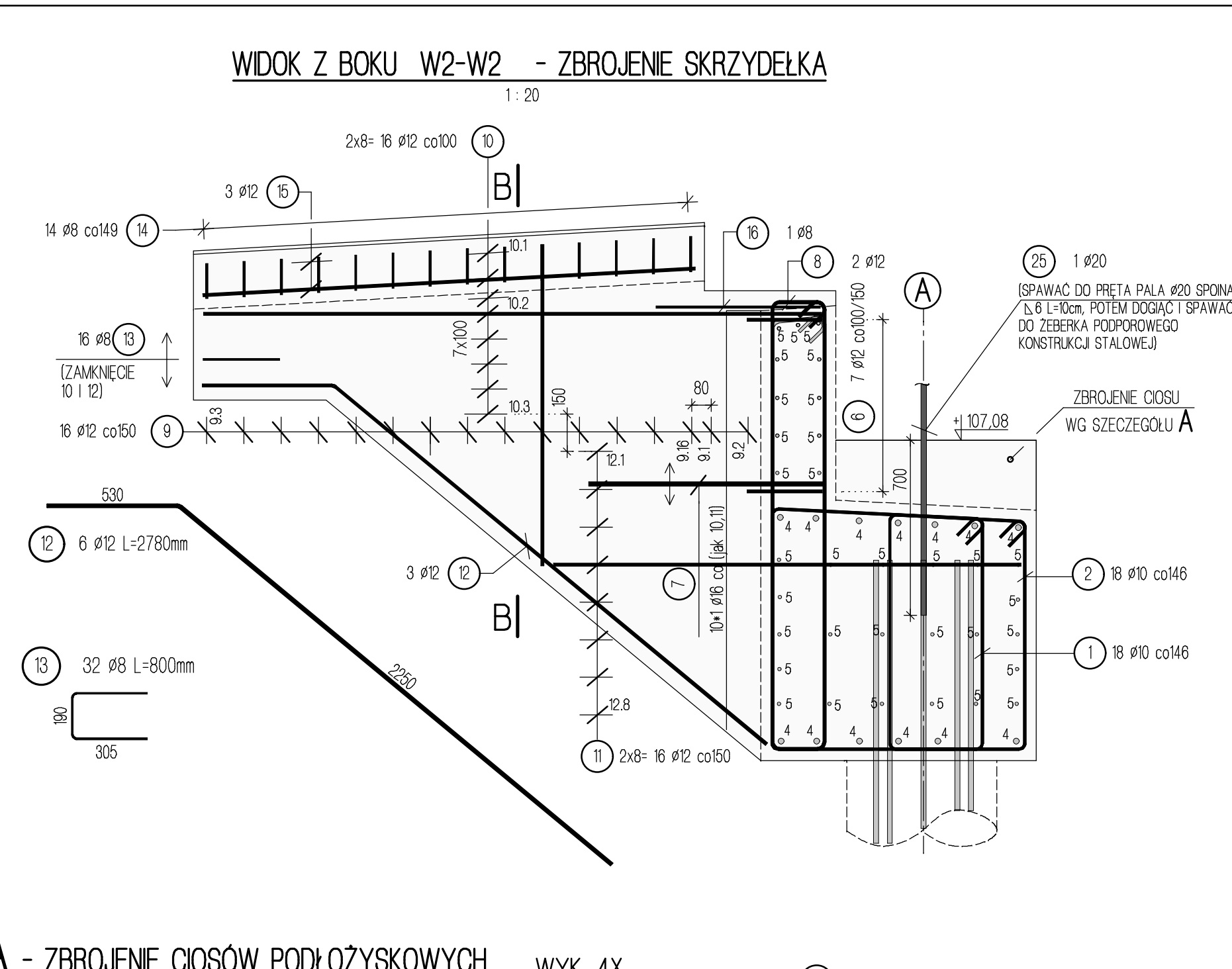
PROJEKTANT mgr inż. Marta KRĘZEL SLK/2082/POOM/08

KONSTRUKTOR mgr inż. Marta KREZEL SLK/2082/POOM/08

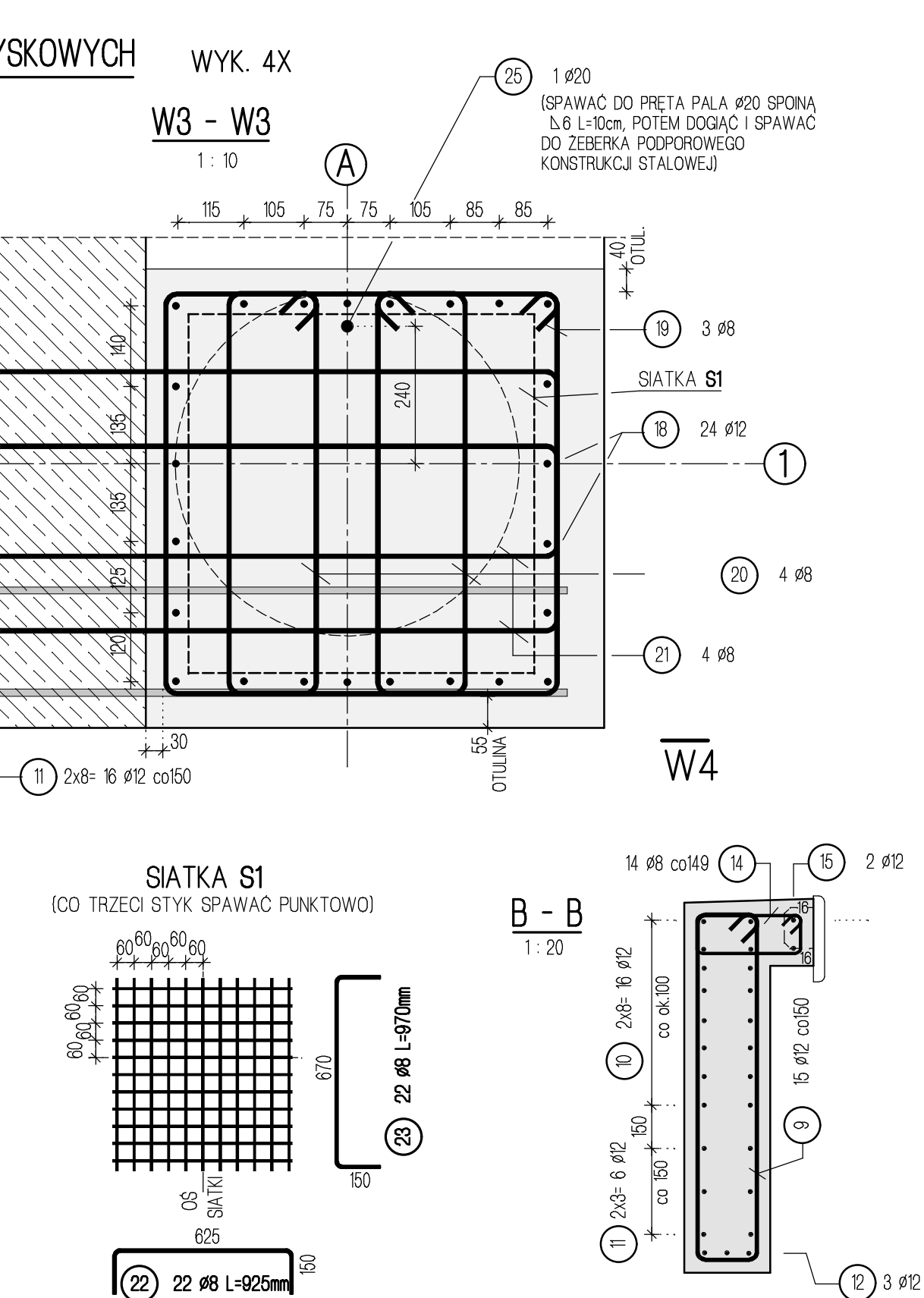
mgr inż. Marian KRĘZEL upr. proj. 406/91 U.

PLIK	DATA	SKALA
	SIERPIEŃ 2015	1:50

PRZEMIOTOWY PROJEKT JEST CHRONONY PRAWEM AUTORSKIM - USTAWA Z DNIA 04.02.94R. (DZ.U.NR.24 Z DNIA 23.02.94R.)
ZWIELOKROTNIE NIE EGZEMPLARZY, ODSPRZEDAZ LUB JAKIEKOLWIEK INNE WPROWADZANIE DO OBROTU LUB OPRACOWANIE
W FORME PROJEKTU TECHNICZNEGO (WYKONAWCZEGO) BEZ ZGODY AUTORA JEST ZABRONIONE

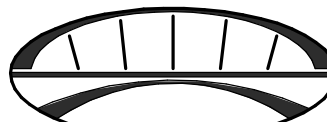


		32 Ø12		
Kształt	Liczba	Długość a [mm]	Długość Pręt pojd [mm]	Długość Całk. [mm]
9.1	2	1624	3906	7816
9.2	2	1741	4142	8284
9.3	2	510	1680	3360
9.4	2	518	1696	3392
9.5	2	526	1712	3424
9.6	2	534	1728	3456
9.7	2	626	1912	3824
9.8	2	758	2176	4352
9.9	2	889	2438	4876
9.10	2	1021	2702	5404
9.11	2	1153	2966	5932
9.12	2	1284	3228	6456
9.13	2	1416	3492	6984
9.14	2	1547	3754	7508
9.15	2	1679	4018	8036
9.16	2	1811	4282	8564
Suma długości = 91670 m				



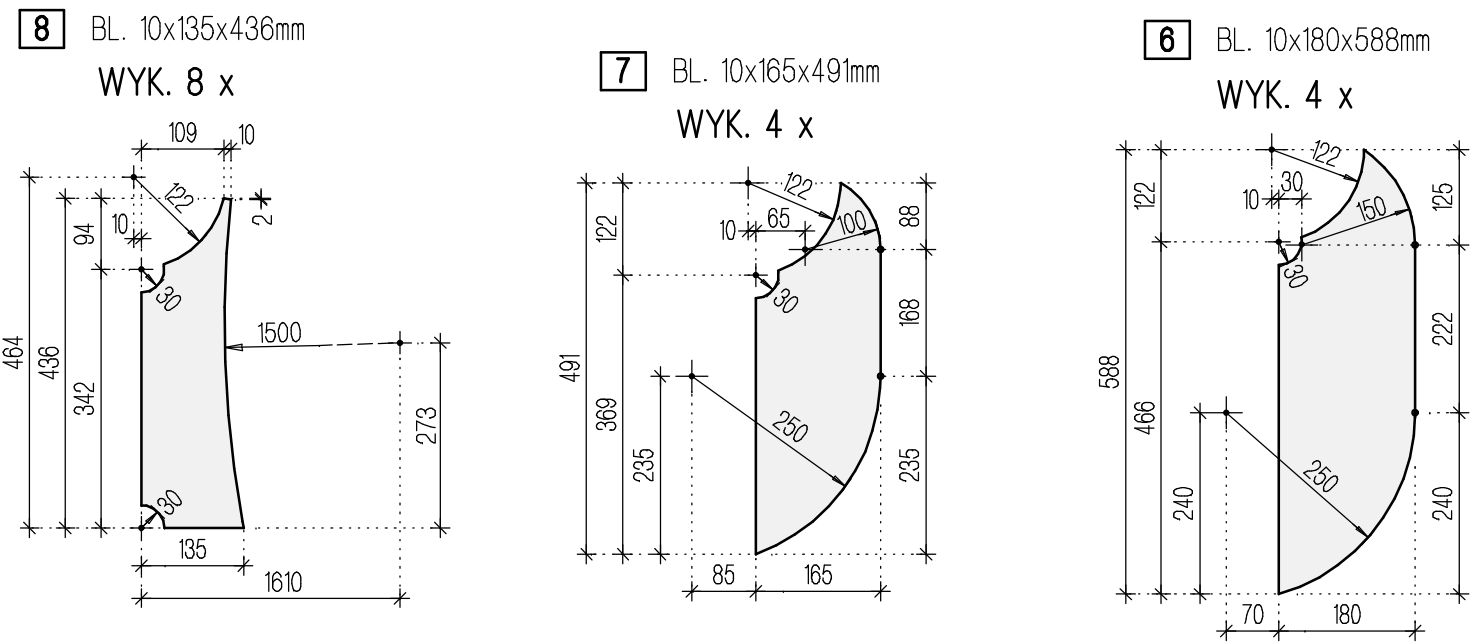
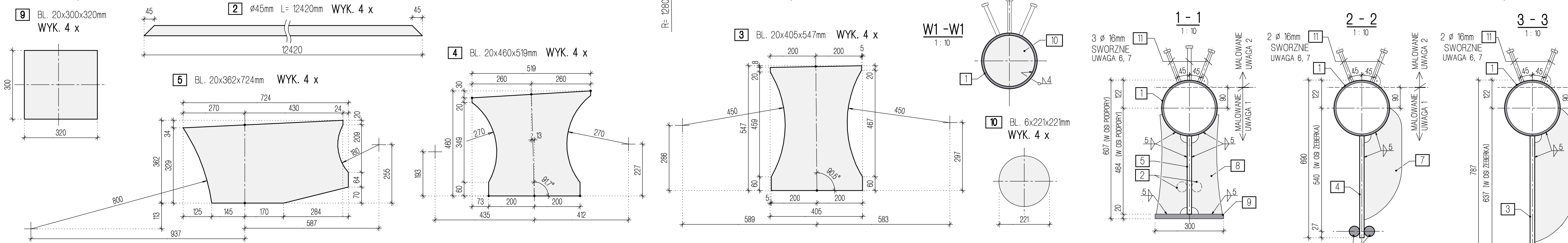
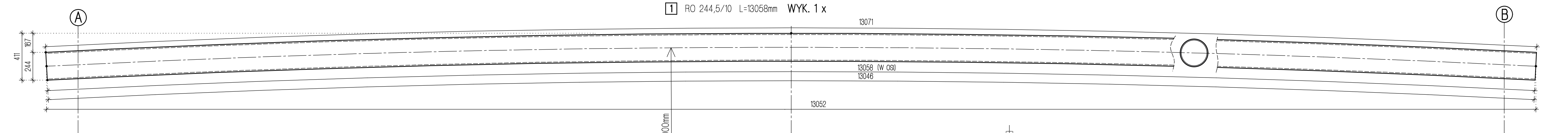
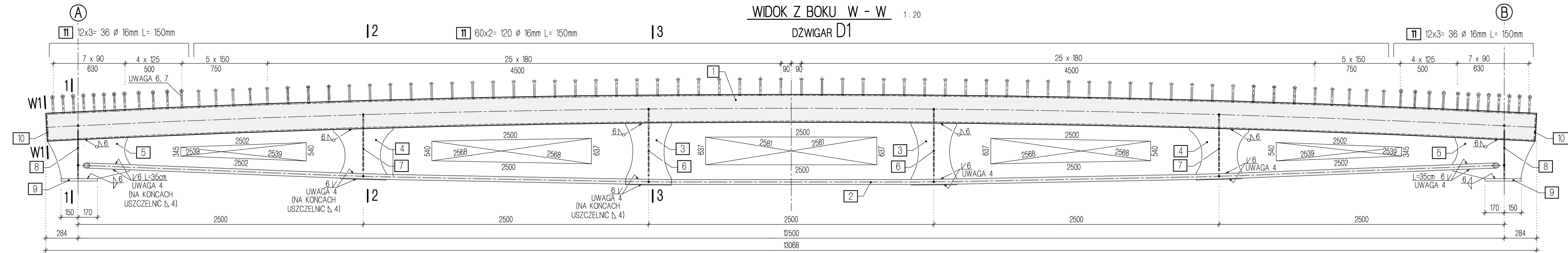
UWAGA

1. ROZPATRYWAĆ ŁĄCZNIE Z RYSUNKIEM DESKOWANIOWYM PW-4,
2. PRĘT NR 25 SPAWAĆ DO PRĘTA PAŁA Ø20 SPÓJNĄ PACHWINOWĄ,
JEDNOSTRONNĄ L=10cm. PO MONTAŻU KONSTRUKCJI STALOWEJ PRĘT DOGIĄĆ
I SPAWAĆ DO ZEBERKA PODPOROWEGO KONSTRUKCJI STALOWEJ,
3. WYMIARY PRĘTÓW PODANO PO OBRYSIE ZEWNĘTRZNYM,
4. WSZYSTKIE NAROŻA OSTRE FAZOWAĆ 20x20mm.

		PRACOWNIA INŻYNIERSKA		PROJEKT	
		mgr inż. Marian Krężel		mgr inż. Marja Krężel	
		43-300 Bielsko - Biala,		ul.T.Sixta 5/407	
		tel./fax. (033) 819-26-81, e-mail		biuro@mkprojekt.bielsko.p	
OBJĘTOŚĆ					
BUDOWA KŁADKI DLA PESZYCH NA KANALEPI SECYPYCHNYM W km 3+058,3 W CIĄGU UL. ORŁEJNEJ W PIASECZNI					
FAZA					
PROJEKT BUDOWLANO-WYKONAWCZY					
TEMAT					
PRZYCZÓŁKI - RYSUNKI ZBROJENIOWY					
PROJEKTANT					
mgr inż. Marja KRĘZEL		SLK/2082/POOM/08			
KONSTRUKTOR					
mgr inż. Marja KRĘZEL		SLK/2082/POOM/08			
SPRAWDZAJĄCY					
mgr inż. Marjan KRĘZEL		upr. proj. 406/91 U.W. K-co			
PLIK		DATA		SKALA	
		SERPEN 2015		1:20 1:10	
				NR RYS.	
				ZMA	
				PBW-5	
PRZEDMOTOWY PROJEKT JEST CHRONIONY PRAWEM AUTORKIM - USTAWA Z DKA 04.02.94R, DZ.U.24.2 Z DKA 23.02.94R) ZWŁOKROTNIEMIE EDYTOREPLARY, ODPRZEDZAJ LUB JAKIEKOLWIEK INNE WPROWADZANE DO DRUKU LUB OPRACOWYANE W FORMIE PROJEKTU TECHNICZNEGO WYKONAWCZEGO BEZ ZGODY AUTORA JEST ZABRONIONE					

WIDOK Z BOKU W - W
DŹWIGAR D1

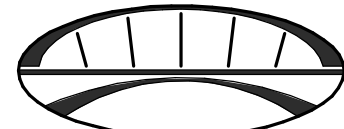
1:20



ZESTAWIENIE SWORZNI - DLA DWÓCH DŹWIGARÓW				
POZ.	SZT.	TYP SWORZNI	STAL	NORMA
11	(36x2+120)x2= 384	SWORZNIØ 16 x 150mm	STAL S235J2+C450	EN ISO 13918

ZESTAWIENIE STALI KONSTRUKCYJNEJ							
POZ.	SZT.	PRZEKROJ	POJEDYNCZA DŁUGOŚĆ [m]	CAŁKOWITA DŁUGOŚĆ [m]	MASA JEDNOSTK. [kg]	MASA CAŁKOWITA [kg]	POW. MALOWANIA [m²]
DŹWIGAR SZT. 2							
1	1	Ø 244,5/10	13,06	13,058	57,80	754,8	10,03
2	2	PR. Ø 45	12,42	24,840	12,48	310,0	3,51
3	2	BL. 20x405	0,55	1,094	63,59	69,6	0,93
4	2	BL. 20x460	0,52	1,038	72,22	75,0	1,00
5	2	BL. 20x362	0,724	1,448	56,83	82,3	1,17
6	2	BL. 10x180	0,59	1,176	14,13	16,6	0,45
7	2	BL. 10x165	0,49	0,982	12,95	12,7	0,13
8	4	BL. 10x135	0,44	1,744	10,60	18,5	0,51
9	2	BL. 20x300	0,32	0,640	47,10	30,1	0,41
10	2	BL. 6x221	0,221	0,442	10,41	4,6	0,04
RAZEM						1374,1	18,1
WYKONAĆ					x 2	2748,2	36,2
RAZEM						2748,2	36,0

- UWAGA
- ZABEZPIECZENIE ANTYKOROZYJNE WIDOCZNYCH POWIERZCHNI STALOWYCH:
 - PIASKOWANIE DO STOPNIA CZYSTOŚCI Sa2 1/2
 - MALOWANIE FARBAMI POLIURETANOWO - EPOKSYDOWYMI NA PODŁADZIE WYSOKOCYNKOWYM - ŁĄCZNA GRUBOŚĆ 240 µm
 - OSTATNIA WARSTWA W KOLORZE RAL 1000
 - ZABEZPIECZENIE ANTYKOROZYJNE POWIERZCHNI STALOWYCH STYKAJĄCYCH SIĘ Z BETONEM (GÓRNE CZĘŚCI RUR):
 - PIASKOWANIE DO STOPNIA CZYSTOŚCI Sa2 1/2
 - MALOWANIE PODKŁADEM WYSOKOCYNKOWYM - GRUBOŚĆ 40 µm
 - KRAWEDZIE STEPIC R=3mm.
 - SPÓINY V8 ŁĄCZĄCE PRĘTY Ø45 Z BL. NR 3, 4 I 5, NA KONCACH NALEŻY OBROBIĆ - ZAPEWNIĆ PŁYNNĄ PRZEJŚCIĘ PRĘTA W PRZEKROJ Z BLACHĄ,
 - NA CZAS BETONOWANIA PŁYTY POMOSTOWEJ OBYDWA DŹWIGARY NALEŻY TYMCZASOWO STĘŻYC POMIĘDZY SOBĄ.
 - DOPUSZCZALNA ODCHYLEKA USYTUOWANIA SWORZNI WYNIŚI 1cm,
 - KONTROLĘ PRZYSAPAWANIA SWORZNI NALEŻY PRZEPROWADZIĆ ZGODNIE Z p. 3.2.9 NORMY PN-89/S-10050 "OBIEKTY MOSTOWE. KONSTRUKCJE STALOWE. WYMAGANIA I BADANIA.",



PRACOWNIA INŻYNIERSKA
mgr inż. Marian Krężel
43-300 Bielsko - Biała, ul.T.Sikla 5/407
tel./fax (033) 819-26-81, e-mail : biuro@mkprojekt.bielsko.pl

PROJEKT S.C.
mgr inż. Marta Krężel
43-300 Bielsko - Biała, ul.T.Sikla 5/407
tel./fax (033) 819-26-81, e-mail : biuro@mkprojekt.bielsko.pl

OBIEKT
BUDOWA KŁADKI DLA PIESZYCH NAD KANAŁEM PIASECZYŃSKIM W km 3+058,3
W CIĄGU UL. ORĘŻNEJ W PIASECZNE

FAZA
PROJEKT BUDOWLANO-WYKONAWCZY

TEMAT
DŹWIGAR STALOWY D1

PROJEKTANT
mgr inż. Marta KRĘZEL
SLK/2082/POOM/08

KONSTRUKTOR
inż. Marta KRĘZEL

SPRAWDZAJĄCY
mgr inż. Marian KRĘZEL
upr. proj. 408/91 U.W. K-ce

PLK
DATA
SIERPIEN 2015

SKALA
1:20 1:10

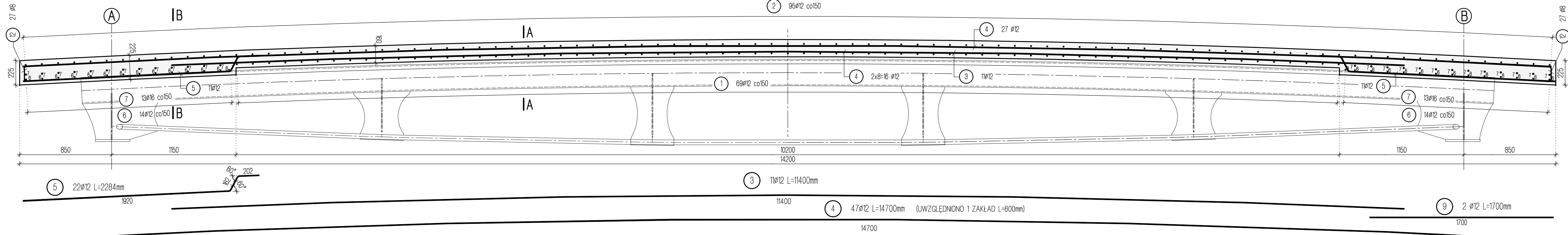
NR RYS.
PBW-6

ZMIANA
-

PRZEMOTOWY PROJEKT JEST CHRONIONY PRAWEM AUTORSKIM - USTAWA Z D.NA 04.02.84R. (DZ.U. NR 24 Z D.NA 23.02.84R.)
ZWEŁOKROTNIE ŹEŁEMPLARZY, ODSPRZEDAŻ LUB JAKIEKOLWIER NNE WPROWADZANE DO OPIRTU LUB OPIRACOWANIE
W FORMALNIE PROJEKTU TECHNICZNEGO (WYKONAWCZEGO) BEZ ZGODY AUTORA JEST ZABRONIONE.

PRZEKRÓJ PODŁUŻNY

1: 20

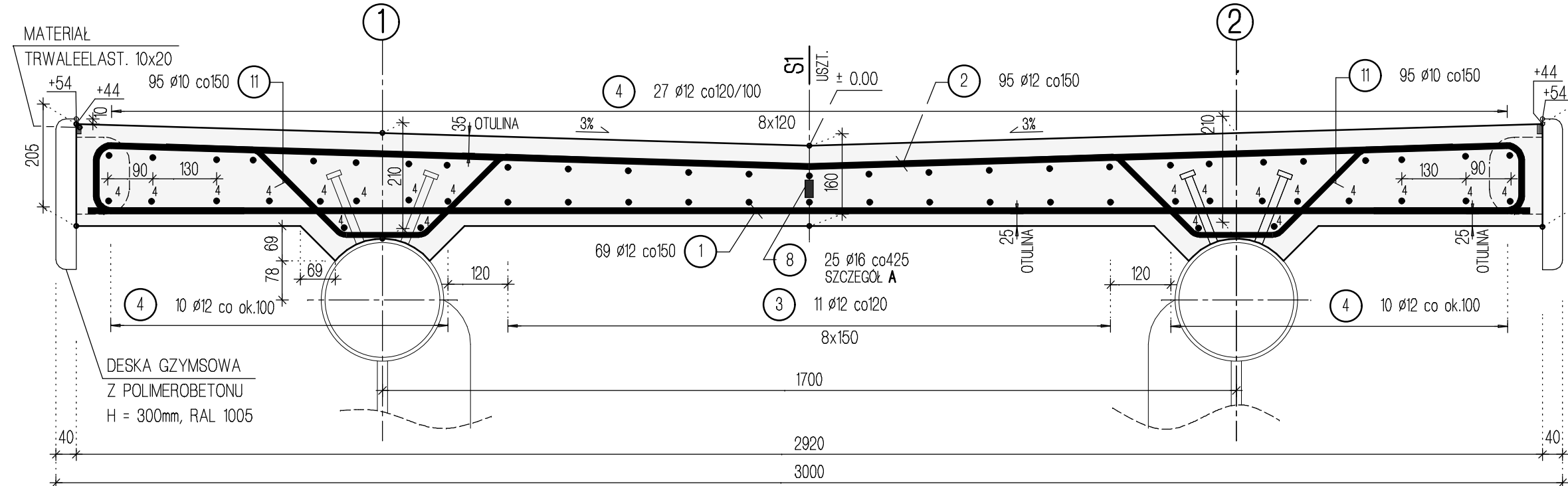


a
DOPASOWAĆ
NA MONTAŻU

12 54 Ø8 L=39800mm (L_{sr} = 737mm)

A - A

1: 10

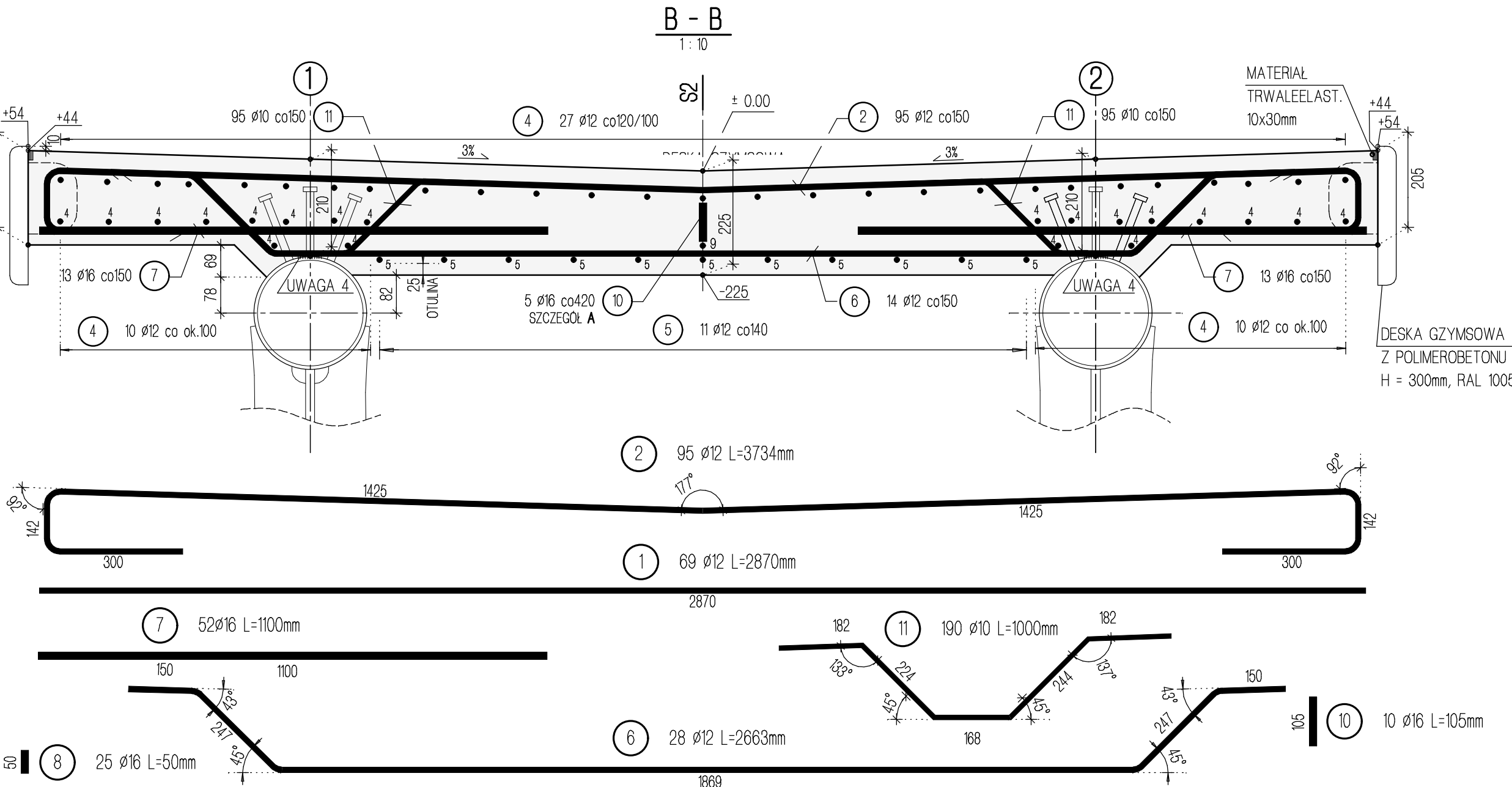
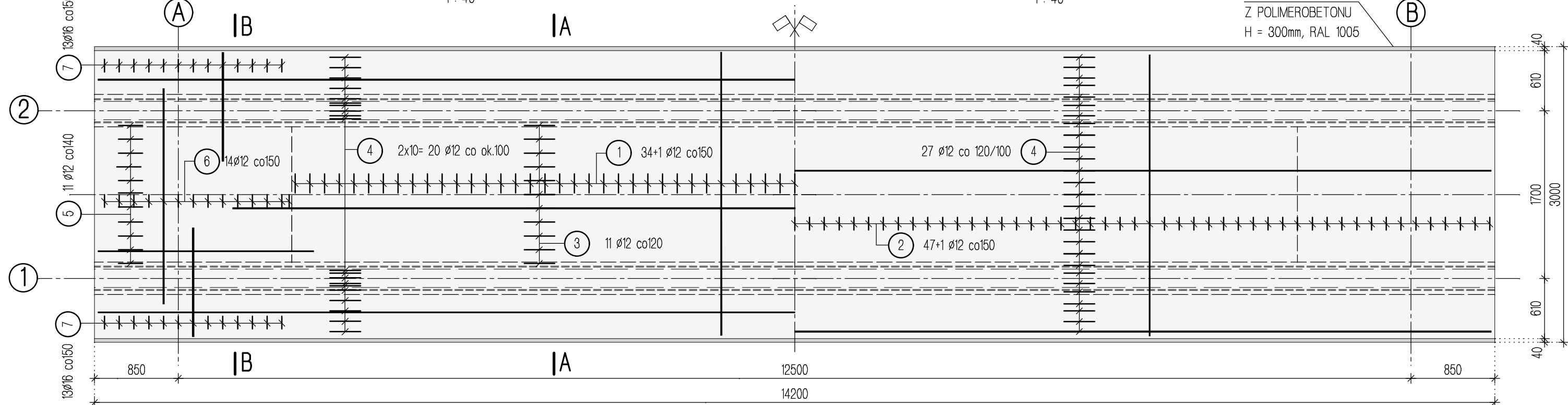


DOLNA WARSTWA ZBROJENIA

1: 40

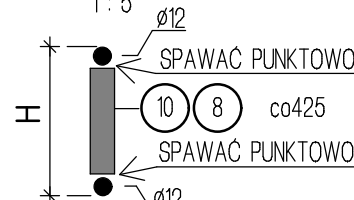
GÓRNA WARSTWA ZBROJENIA

1: 40



SZCZEGÓŁ A

1: 5

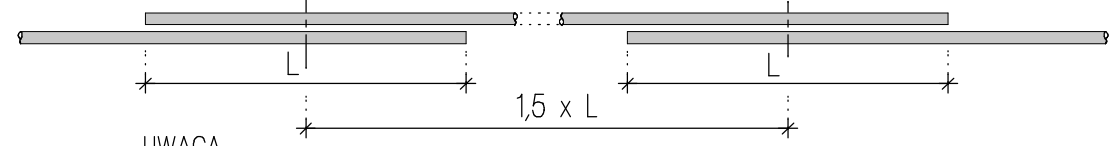


UWAGA
USZTYWNIENIE PRZYGOTOWAĆ
JAKO SZKIELET I MONTOWAĆ W CAŁOŚCI

WYSOKOŚĆ I DŁUGOŚĆ USZTYWNIENIA
S1 - H = 78mm, L = 10200mm
S2 - H = 129mm, L = 1700mm.

ZASADY ŁĄCZENIA PRĘTÓW NA ZAKŁADY

(DŁUGOŚCI WG TABELI)



UWAGA
W JEDNYM PRZEKROJU MOŻNA ŁĄCZYĆ NA ZAKŁAD MAX. 50% PRĘTÓW.

DŁUGOŚCI ZAKŁADÓW

SREDNICA PRĘTA [mm]	L [mm]	ODLEGŁOŚĆ SĄSIEDNICH ZAKŁADÓW
12	600	900

ZESTAWIENIE STALI

Poz.	Sztuk	sr. [mm]	Długość [m]	Całk. Długość [m]	Masa jedn. [kg/m]	Całk. Masa [kg]
1	69	12	2.87	198.03	0.888	175.85
2	95	12	3.73	354.73	0.888	315.00
3	11	12	11.40	125.40	0.888	111.36
4	47	12	14.70	690.90	0.888	613.52
5	22	12	2.28	50.25	0.888	44.62
6	28	12	2.66	74.56	0.888	66.21
7	52	16	1.10	57.20	1.580	90.38
8	25	16	0.05	1.25	1.580	1.98
9	2	12	1.70	3.40	0.888	3.02
10	10	16	0.11	1.05	1.580	1.66
11	190	10	1.00	190.00	0.617	117.23
12	54	8	0.74	39.96	0.502	20.10

Masa / Wykonanie [kg]	1560.93
Liczba wykonaw	1
Masa całk. [kg]	1560.93

UWAGI

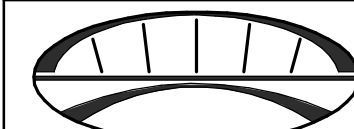
- ZALOŻONO WYKONANIE KŁADKI W CAŁOŚCI W WARSZTADzie LUB NA STANOWISKU, NA PLACU BUDOWY, A NASTĘPNE USTAWIENIE W POŁOŻENIU DOCELOWYM ZA POMOCĄ DZWIĞU. NA CZAS BETONOWANIA PŁYTY NALEŻY ZASTOSOWAĆ TYMCZASOWE STĘŻENIA DZWIĞARÓW STAŁOWYCH WG OPRACOWANIA WYKONAWCY.
- NA CZAS BETONOWANIA PŁYTY POMOSTOWEJ NALEŻY ZAPEWNIĆ PODPARCIE RURY STAŁOWEJ NA CAŁĄ JEJ DŁUGOŚĆ (CO OK. 2,5 m). DESKOWANE PŁYTY POMOSTOWEJ NIE MOŻE PRZEKAŻYWAĆ OBŁĄŻENIA NA ELEMENTY STAŁOWE DZWIĞARÓW.
- STYKI PŁYTY BETONOWEJ Z DESKAMI GZYMYSOWYMI NALEŻY USZCZELNIĆ MATERIAŁEM TRWAŁEELASTYCZNYM (SZCZELINA 1x2cm).
- PRĘTY NR 6 NALEŻY SPAWAĆ DO RUR.

OTULINA

GÓRNA 35mm
DOLNA 25mm

MATERIAŁY

BETON C30/37 9,0 m³
STAŁ B500SP
DESKI GZYMYSOWE Z POLIMEROBETONU
H=300mm, RAL 1005 2x15 = 30,0m
(DESKI GZYMYS. NA PRZYCZÓŁKACH - wg PBW-4)



PRACOWNIA INŻYNIERSKA PROJEKT S.C.
mgr inż. Marian Krężel mgr inż. Marta Krężel
43-300 Bielsko - Biała, ul. Siksta 5/407
tel./fax (033) 819-26-81, e-mail : biuro@mkprojekt.bielsko.pl

OBIEKT BUDOWA KŁADKI DLA PIEŚZYCH NAD KANAŁEM PIASECZYŃSKIM W km 3+058,3 W CIĄGU UL. ORĘŻNEJ W PIASECZYNIE

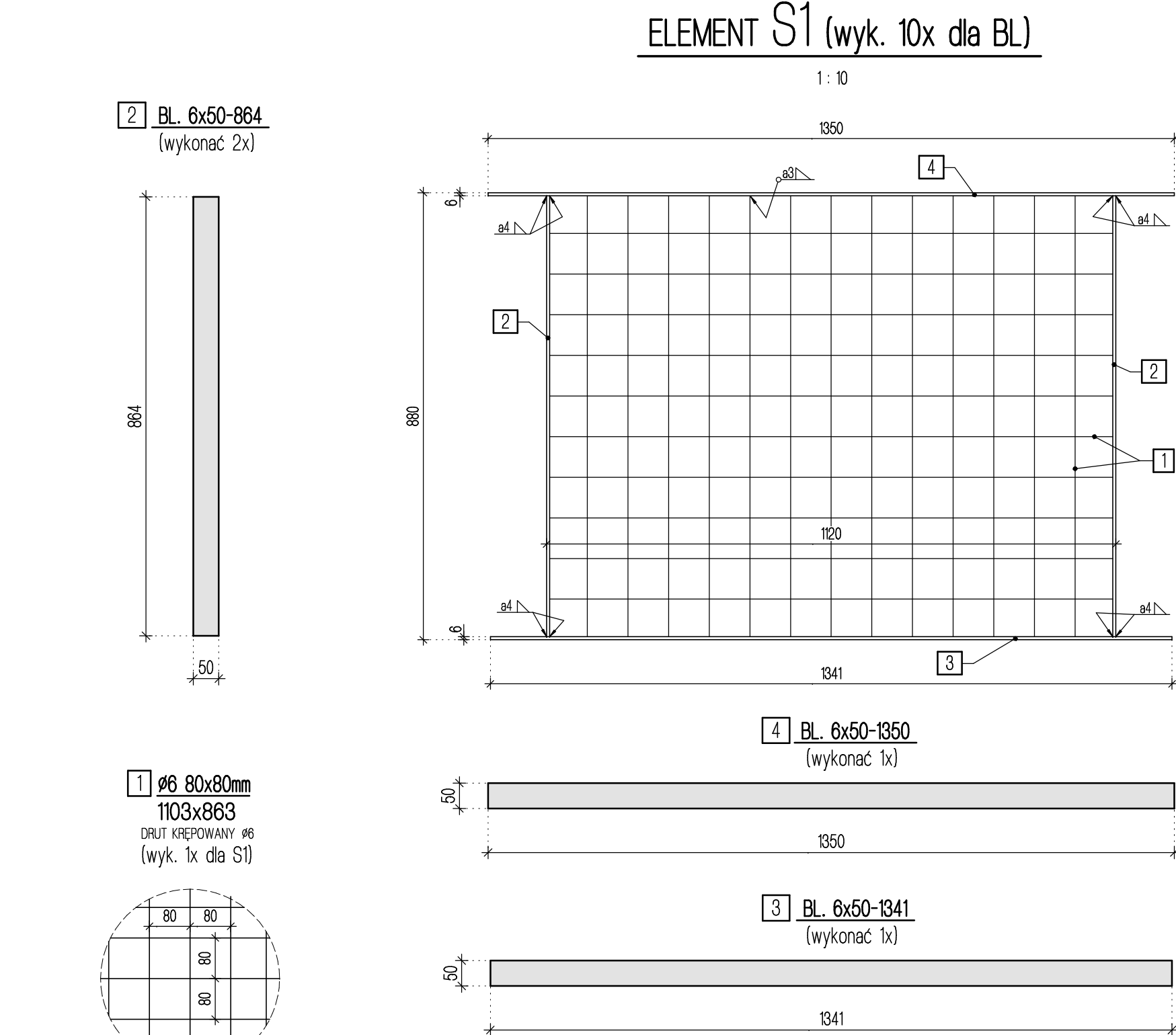
FAZA PROJEKT BUDOWLANO-WYKONAWCZY

TEMAT DESKOWANIE I ZBROJENIE PŁYTY POMOSTOWEJ

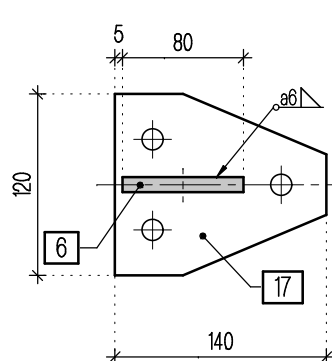
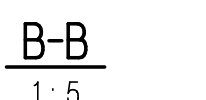
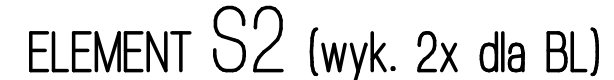
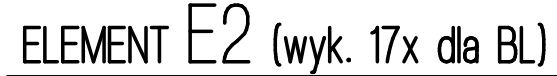
PROJEKTANT	mgr inż. Marta KRĘŻEL	SLK/2082/POOM/08
KONSTRUKTOR	mgr inż. Marta KRĘŻEL	SLK/2082/POOM/08
SPRAWDZAJĄCY	mgr inż. Marian KRĘŻEL	upr. proj. 406/91 U.W. K-ce
PLK	DATA SIERPIEN 2015	SKALA 1:20 1:10 1:40
		NR RYS. PBW-7
		ZMIANA -

PRZEDMOTOWY PROJEKT JEST OCHRONIONY PRAWEM AUTORKIM - USTAWA Z DZIA 04.02.2004 R. OZJAWIAJĄ Z DZIA 20.02.2004 R. ZWŁASZCZOSTNIE EGZEMPLARZY, ODRĘCZNYCH LUB JAKIEKOLWIEK INNE WPROWADZANE DO ODRĘTU LUB OPRACOWANIE W FORMIE PROJEKTU TECHNICZNEGO WYKONAWCZEGO BEZ ZGODY AUTORA JEST ZABRONIONE

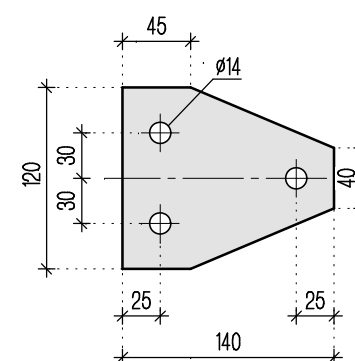
1 : 10



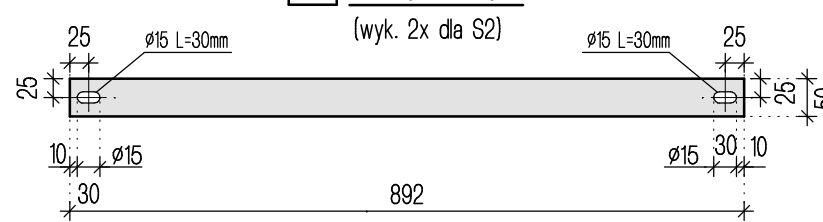
ELEMENT S1 (wyk. 10x dla BL)



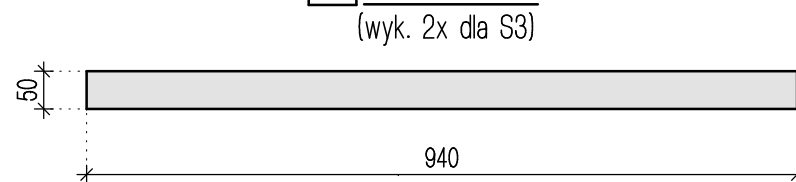
17 BL. 10x120-140
(wyk. 1x)



15 BL. 6x50-892

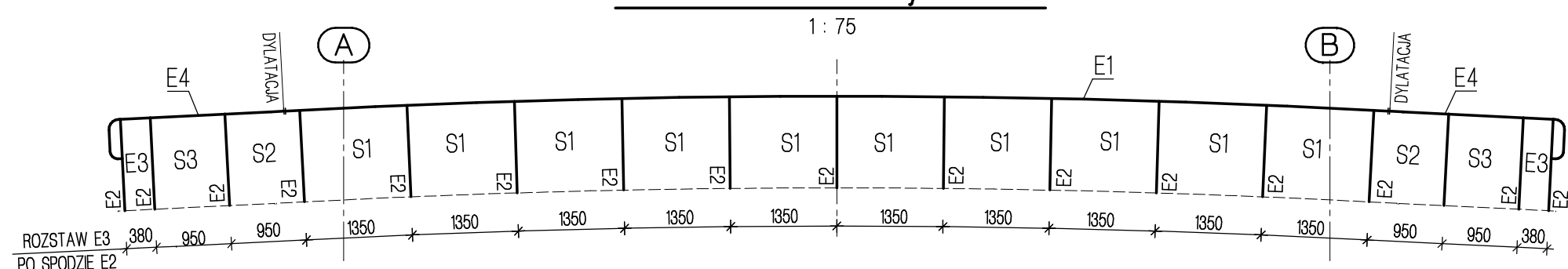


19 BL. 6x50-940

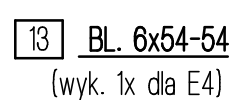


ELEMENT BL				SZT. 2
ELEMENT	LICZBA [szt.]	MASA [szt.] [kg]	MASA CALK. [kg]	POW. MAL. [m²]
S1	10	15,39	153,9	11
S2	2	11,39	22,78	1,6
S3	2	11,61	23,22	1,6
E1	1	99,88	99,88	3,5
E2	17	8,56	145,52	3,4
E3	2	16,22	32,44	1,2
E4	2	23,14	46,28	1,8
E5	8	0,23	1,84	0,1
RAZEM [kg]:			526	25
WYKONAC: x 2			1052	50

BALUSTRADA BL (wyk. 2 szt.)

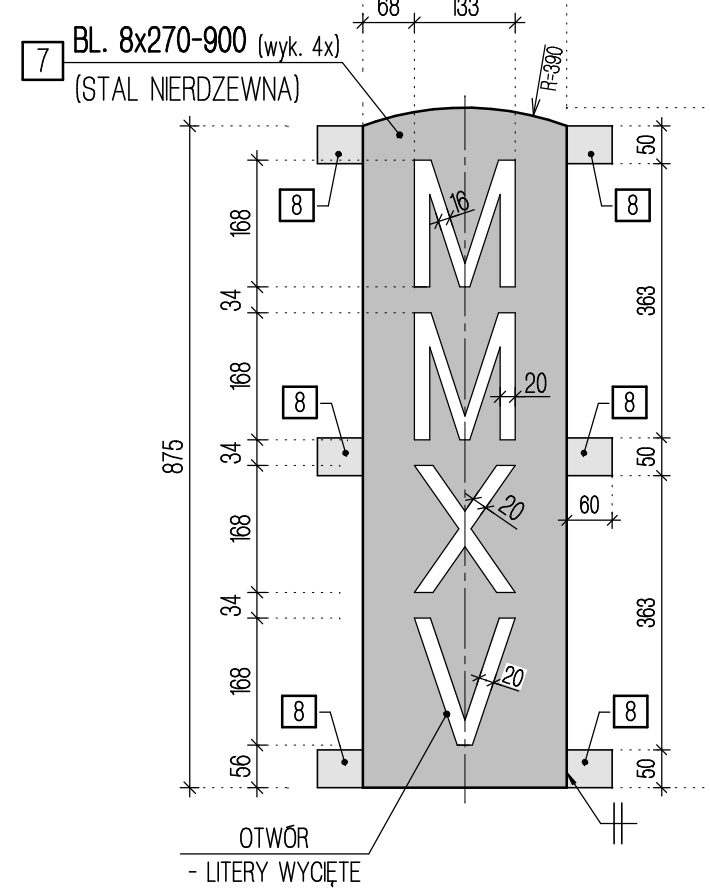


ELEMENT E3 (wyk. 2x dla BL)



14 BL. 6x67-67
(wyk. 2x dla E1)

8 BL. 8x50-50
(wyk. 6x dla E3)



ZESTAWIENIE ŚRUB DO POŁĄCZEŃ

POZ.	LICZBA [szt.]	PRZEDMIOT
A	16	ŚRUBA M12x35 - 8.8 -A-Fe/Zn5
B	90	KOTWA WKLEJANA M12 KL. 8.8 NA ŻYWIĆ
	106	PODKŁADKA 15 Fe/Zn5
	106	NAKRETKA M12-8-C-Fe/Zn5

MATERIALY:

STAL: S235, S235H, OH18N9

UWAGI:

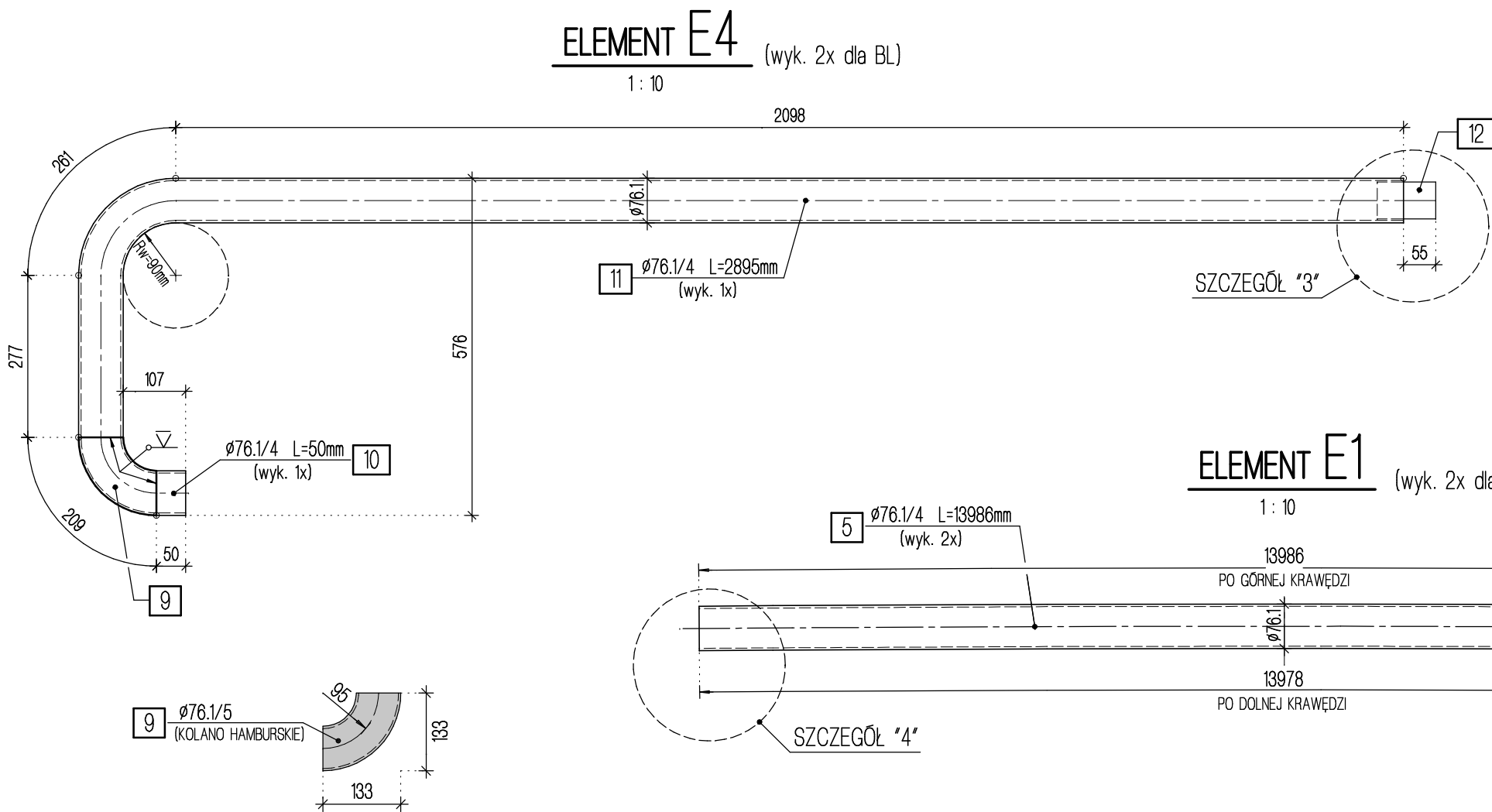
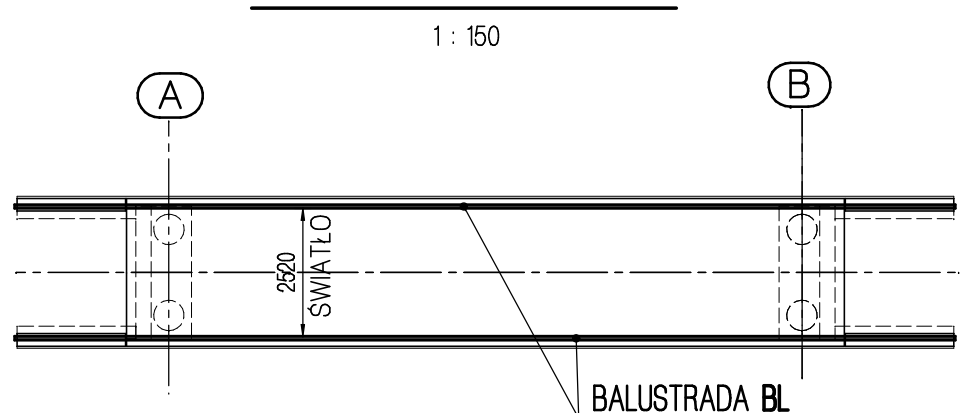
1. WSZYSTKIE KRAWĘDZI OSTRE ZAOKRĄGLIĆ PROMIENIEM R=3mm.
2. ROZPATRYWAC ŁĄCZNIE Z RYSUNKAMI OGÓLNYMI.
3. ZABEZPIECZENIE: ANTYKOROZYJNE:
 - STOPIEN CZYSTOŚCI Sa 2 1/2
 - ZESTAW MALARSKI EPOKSYDOWO-POLIURETANOWY:
 - PODKŁAD FARNACERONKOWY 80um,
 - 2 x WYBARWNIENIOWA 2x80um
4. W ZESTAWIENIU PRZYJĘTO 1-KROTNA POWIERZCHNIĘ MALOWANĄ.
5. KOLOR MALOWANIA: RAL 5018.
6. SIATKA PO WSPAWANIU POWINNA BYĆ SZTYWNA.

ZESTAWIENIE STALI KONSTRUKCYJNEJ DLA 1 szt. BL1

POZ.	LICZBA (szt.)	PRZEMOT	MATERIAŁ	DŁUGOŚĆ 1 SZT. (m)	CAKOWNITA DŁUGOŚĆ (m)	MASA JEDN. (kg)	MASA CAKOWNITA (kg)	POW. MALOWANIA (m²)
		ELEMENT S1			SZT. 10			
1	1	SIATKA ø6 80x80	S235		ROZMIAR SIATKI: 1033x863		4,95	0,5
2	2	BL. 6x50	S235	864	1,728	2,36	4,08	0,2
3	1	BL. 6x50	S235	1341	1,341	2,36	3,17	0,2
4	1	BL. 6x50	S235	1350	1,35	2,36	3,19	0,2
		RAZEM:					15,39	1,1
		WYKONAĆ:			x 10		153,9	11
		ELEMENT S2			SZT. 2			
18	1	SIATKA ø6 80x80	S235		ROZMIAR SIATKI: 703x863		3,09	0,4
2	2	BL. 6x50	S235	864	1,728	2,36	4,08	0,2
15	2	BL. 6x50	S235	882	1,784	2,36	4,22	0,2
		RAZEM:					11,99	0,8
		WYKONAĆ:			x 2		22,78	1,6
		ELEMENT S3			SZT. 2			
18	1	SIATKA ø6 80x80	S235		ROZMIAR SIATKI: 703x863		3,09	0,4
2	2	BL. 6x50	S235	864	1,728	2,36	4,08	0,2
19	2	BL. 6x50	S235	940	1,88	2,36	4,44	0,2
		RAZEM:					11,61	0,8
		WYKONAĆ:			x 2		23,22	1,6
		ELEMENT E1			SZT. 1			
5	1	ø76/1/4	S235H	13986	13,986	7,11	99,45	3,4
14	2	BL. 6x87	S235	67	0,134	3,16	0,43	0,1
		RAZEM:					99,88	3,5
		WYKONAĆ:			x 1		99,88	3,5
		ELEMENT E2			SZT. 17			
6	1	BL. 10x80	S235	1152	1,152	6,28	7,24	0,1
17	1	BL. 10x120	S235	140	0,14	9,42	1,32	0,1
		RAZEM:					8,56	0,2
		WYKONAĆ:			x 17		145,52	3,4
		ELEMENT E3			SZT. 2			
7	1	BL. 6x270	ØH809	900	0,9	16,96	15,27	0,5
8	6	BL. 6x50	S235	50	0,3	3,14	0,95	0,1
		RAZEM:					16,22	0,6
		WYKONAĆ:			x 2		32,44	1,2
		ELEMENT E4			SZT. 2			
9	1	ø76/1/5	S235H				1,46	0,1
10	1	ø76/1/4	S235H	50	0,05	7,11	0,36	0,1
11	1	ø76/1/4	S235H	2895	2,895	7,11	20,59	0,7
12	1	ø63,5/4	S235H	100	0,1	5,87	0,59	0,2
13	1	BL. 6x54	S235	54	0,054	2,55	0,14	0,1
		RAZEM:					23,14	0,9
		WYKONAĆ:			x 2		46,28	1,8
		ELEMENT E5			SZT. 8			
16	1	BL. 6x50	S235H	72	0,072	3,14	0,23	0,01
		RAZEM:					0,23	0,01
		WYKONAĆ:			x 8		1,84	0,1
(S1 + S2 + S3 + E1 + E2 + E3 + E4 + E5)					RAZEM:		526	25

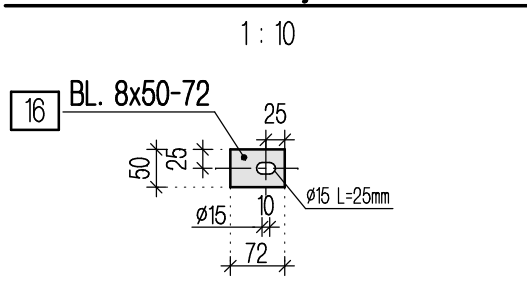
WYK. 2x 1052kg

PRZEDMIOT RYSUNKU



ELEMENT E1 (wyk. 2x dla BL)

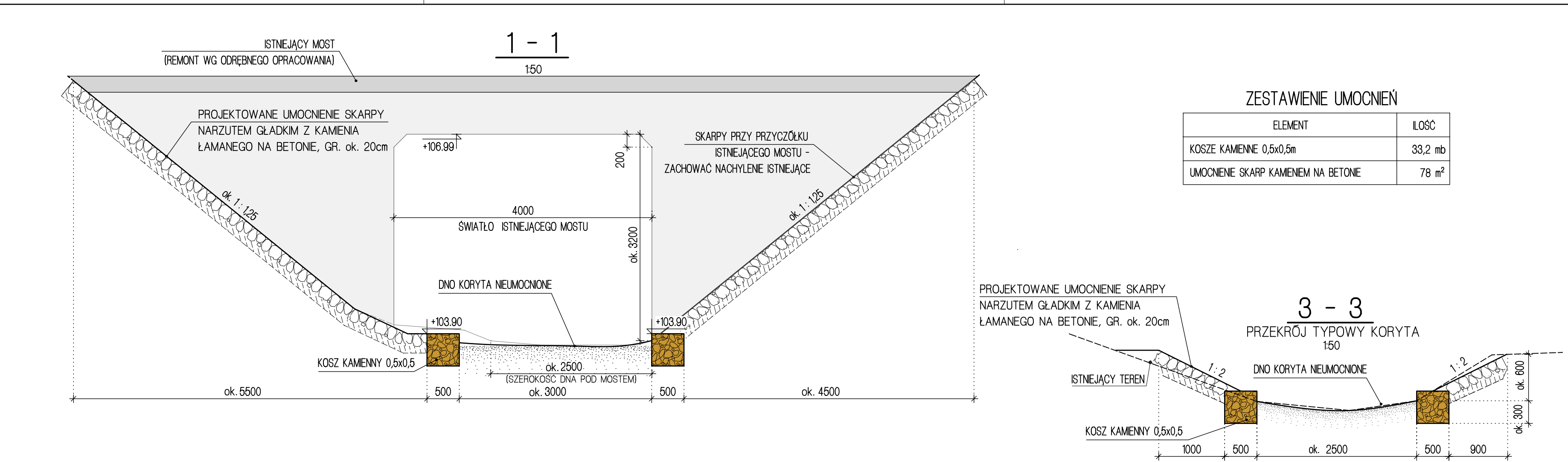
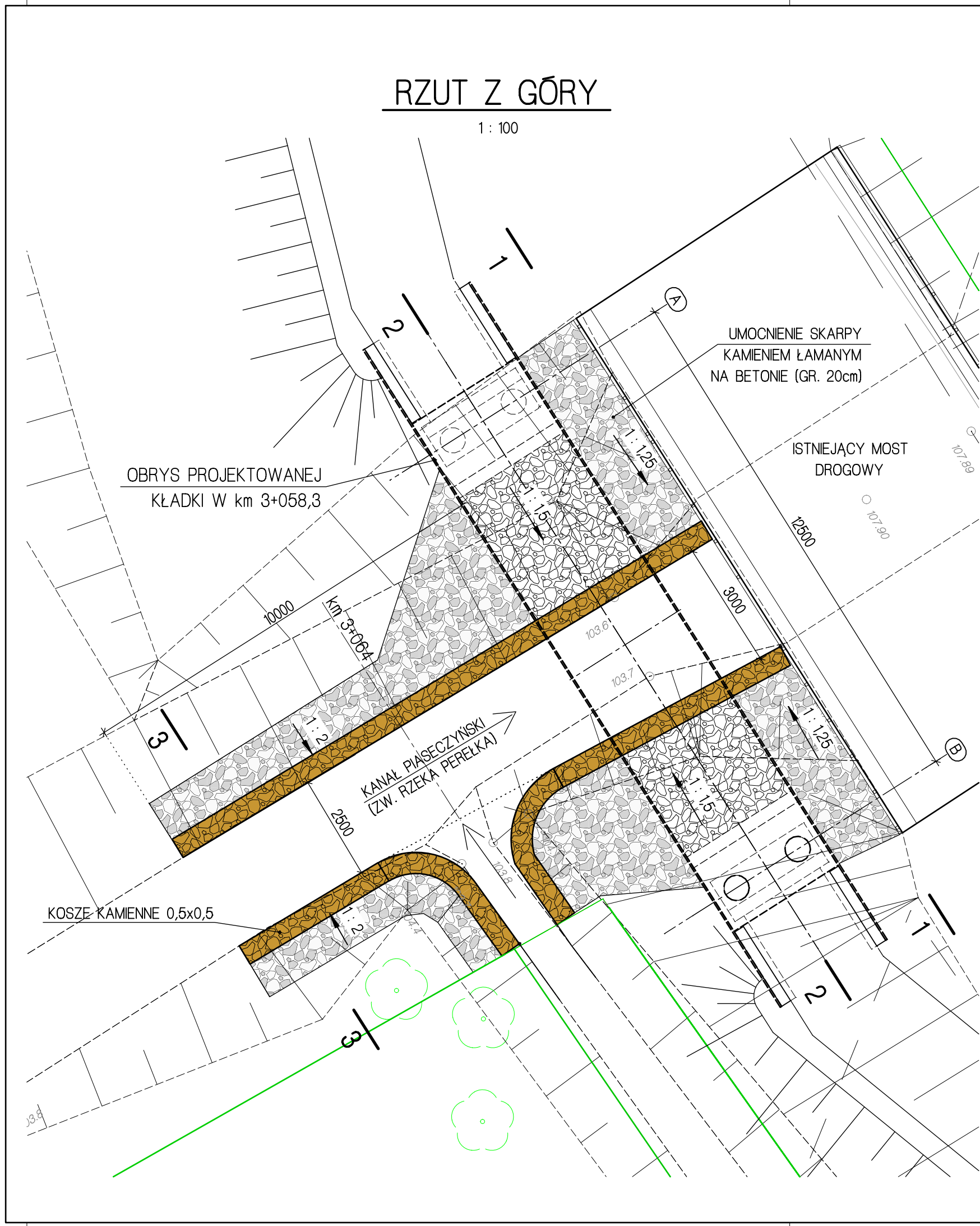
ELEMENT E5 (wyk. 8x dla BL)



14 BL. 6x67-67
(wyk. 2x dla E1)

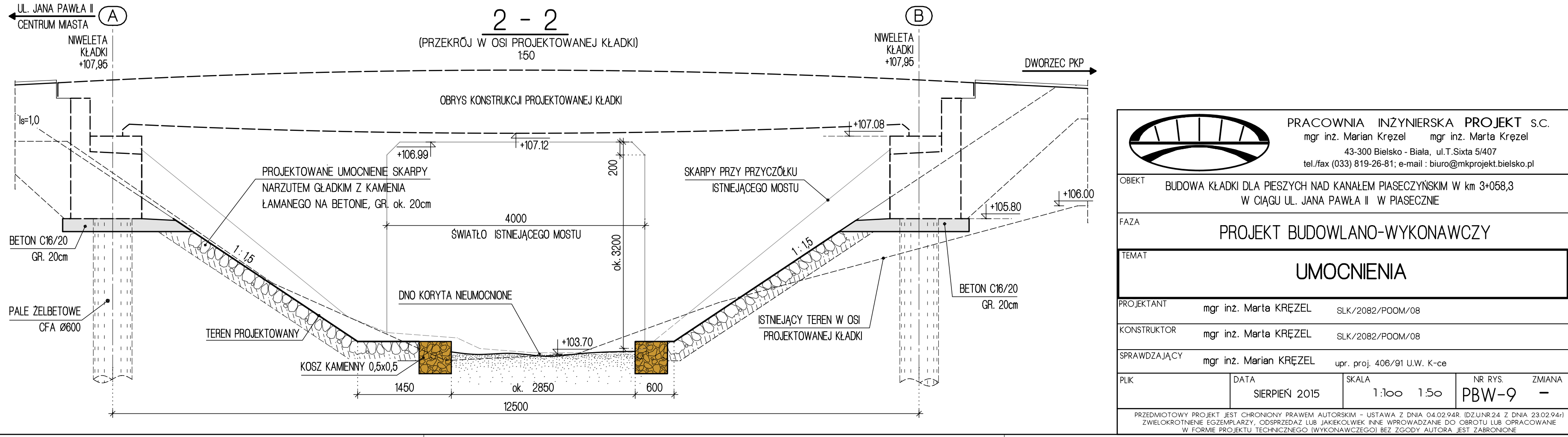
8 BL. 8x50-50
(wyk. 6x dla E3)

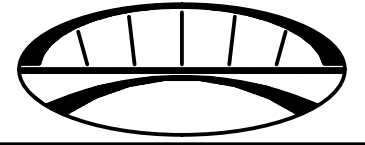
	PRACOWNIA INŻYNIERSKA PROJEKT S.C.		
	mgr inż. Marian KRZEL mgr inż. Maria KRZEL		
43-300 Bielsko Bielsk , ul. T. Słowa 54/07			
tel./fax (033) 819-26-81; e-mail : biuro@projekt.bielsko.p			
GŁĘBOKOŚĆ: BUDOWA KŁADKI DLA PIECHYDŃ NA KANALEPIE PASYŃCZYSKIM W km 3+058,3 W OGIĘCIU UL. ORZEŃNEJ W PIASECZYNIE			
FAZA PROJEKTU PROJEKT BUDOWLANO-WYKONAWCZY			
TEMAT BALUSTRADA BL			
PROJEKTANT mgr inż. Maria KRZEL upr. proj. SKJ/2082/POCM/08			
KONSTRUKTOR mgr inż. Mirosław HANKUS upr. proj. SKJ/5714/POCM/14			
SPRAWDZAJĄCY mgr inż. Marian KRZEL upr. proj. 406/91 U.W. K-cie			
PLK	DATA SERPIEN 2015	SKALA 1:50 1:75 1:150 1:500	NR RYS. PBW-8 ZMIANA -



ZESTAWIENIE UMOCNIEŃ

ELEMENT	IŁOŚĆ
KOSZE KAMIENNE 0,5x0,5m	33,2 mb
UMOCNIENIE SKARP KAMIENIEM NA BETONIE	78 m ²



		PRACOWNIA INŻYNIERSKA PROJEKT S.C. mgr inż. Marian Krężel mgr inż. Marta Krężel 43-300 Bielsko - Biała, ul. T. Sixta 5/407 tel./fax (033) 819-26-81; e-mail: biuro@mkprojekt.bielsko.pl	
OBIEKT		BUDOWA KŁADKI DLA PIESZYCH NAD KANAŁEM PIASECZYŃSKIM W km 3+058,3 W CIĄGU UL. JANA PAWŁA II W PIASECZNIE	
FAZA		PROJEKT BUDOWLANO-WYKONAWCZY	
TEMAT		UMOCNIENIA	
PROJEKTANT		mgr inż. Marta KRĘZEL	SLK/2082/POOM/08
KONSTRUKTOR		mgr inż. Marta KRĘZEL	SLK/2082/POOM/08
SPRAWDZAJĄCY		mgr inż. Marian KRĘZEL	upr. proj. 408/91 U.W. K-ce
PLIK	DATA	SKALA	NR RYS. ZMIANA
	SIERPIEŃ 2015	1:100 1:50	PBW-9 -
PRZEDMIOTOWY PROJEKT JEST CHRONIONY PRAWEM AUTORSKIM - USTAWA Z DNIA 04.02.94R. (DZ.U. NR 24 Z DNIA 23.02.94R.) ZWIELOKROTNE TŁUMACZENIE EGZEMPLARZY, ODSPRZEDAŻ LUB JAKIEKOLWIEK INNE WPROWADZANIE DO OBROTU LUB OPRACOWANIE W FORMIE PROJEKTU TECHNICZNEGO (WYKONAWCZEGO) BEZ ZGODY AUTORA JEST ZABRONIONE			

C. DOKUMENTY FORMALNO-PRAWNE

1. Oświadczenie o kompletności dokumentacji,
2. Marta Krężel – projektant
 - kserokopia uprawnień budowlanych nr SLK/2082/POOM/08,
 - kserokopia przynależności do Ś/II.B nr SLK/BM/6053/09,
3. Marian Krężel – sprawdzający
 - kserokopia uprawnień budowlanych nr 406/91 U.W. K-ce,
 - kserokopia przynależności do Ś/II.B nr SLK/BO/5487/01,
4. Wypis z rejestru gruntów.

Bielsko – Biała, dnia 27.08.2015 r.

OŚWIADCZENIE

Niniejszym oświadczam, że sporządzona dokumentacja projektowa pt.

PROJEKT BUDOWLANO-WYKONAWCZY

BUDOWY KŁADKI DLA PIESZYCH

NAD KANAŁEM PIASECZYŃSKIM W KM 3 + 058,3

W CIĄGU UL. JANA PAWŁA II W PIASECZNIE

NA DZIAŁCE NR 5/2 W OBRĘBIE 14 PIASECZNO-MIASTO

W RAMACH INWESTYCJI PN. „PRZEBUDOWA UL. JANA PAWŁA II W PIASECZNIE
OD UL. DWORCOWEJ DO UL. OKRĘŻNEJ”

jest wykonana zgodnie z obowiązującymi przepisami oraz zasadami wiedzy technicznej
i jest kompletna z punktu widzenia celu, któremu ma służyć.

L.p	Imię Nazwisko osoby składającej oświadczenie	Czytelny podpis pieczęć
1.	mgr inż. Marta Krężel upr. proj. w bud. most. SLK/2082/POOM/08	mgr inż. Marta Krężel 43-300 Bielsko-Biała, ul. Kościuszki 11/9 Upr. bud. do projektowania w specjalności mostowej nr SLK/2082/POOM/08
2.	mgr inż. Marian Krężel upr. proj. w bud. mostowym 406/91 U.W. K-ce	mgr inż. Marian KRĘZEL 43-512-BESTWINA, ul. Bialska 31 upr. do projektowania w bud: - ogólnym i przemysłowym 913/82 mostowym 406/91



SLK/OKK/7131/2082/08

Katowice, dnia 30 maja 2008 r.

DECYZJA

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

**Okręgowa Komisja Kwalifikacyjna Śl.OIIB
n a d a j e**

Panu(i) Marcie Krężel

Mgr inż. budownictwa
ur. dnia 06 marca 1979 w Tychach

**UPRAWNIENIA BUDOWLANE
numer ewidencyjny SLK/2082/POOM/08**

**do projektowania bez ograniczeń
w specjalności mostowej**

UZASADNIENIE

Okręgowa Komisja Kwalifikacyjna Śląskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa w Katowicach na podstawie protokołów z postępowania kwalifikacyjnego oraz z przeprowadzonego egzaminu, stwierdziła, że Pan(i) **Marta Krężel** posiada wymagane prawem: wykształcenie i praktykę zawodową oraz uzyskał(a) pozytywny wynik egzaminu - konieczne do uzyskania uprawnień budowlanych **do projektowania bez ograniczeń w specjalności mostowej**.

Szczegółowy zakres uprawnień jest określony na odwrócie niniejszej decyzji.

Pouczenie

1. Zgodnie z art. 12 ust. 7 w/w ustawy Prawo budowlane – podstawę do wykonywania samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie stanowi wpis do centralnego rejestru Głównego Inspektora Nadzoru Budowlanego oraz wpis na listę członków właściwej izby samorządu zawodowego.
2. Od niniejszej decyzji służy odwołanie do Krajowej Komisji Kwalifikacyjnej Polskiej Izby Inżynierów Budownictwa w Warszawie, za pośrednictwem Okręgowej Komisji Kwalifikacyjnej Śl.OIIB w Katowicach w terminie 14 dni od dnia jej doręczenia.

Otrzymują:

1. Pan(i) Marta Krężel
Białańska 31
43-512 Bestwina
2. Okręgowa Rada Izby
3. Główny Inspektor
Nadzoru Budowlanego
4. a/a.



Skład orzekający OKK

1.
Mgr inż. Zbigniew Dzierżewicz
2.
Mgr inż. Bolesław Jurkiewicz
3.
Mgr inż. Tadeusz Lipiński

zakres:

Na podstawie art. 12 ust. 1 pkt 1 i art. 13 ust. 4 Prawa budowlanego w związku z § 19 ust. 1 i 2 rozporządzenia Ministra Transportu i Budownictwa z dnia 28 kwietnia 2006 r. w sprawie samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie **Pan(i) Marta Krężel** jest uprawniony(a) w specjalności **mostowej** do:

- 1) projektowania obiektów budowlanych, takich jak:
 - a) drogowy obiekt inżynierski, w rozumieniu przepisów o drogach publicznych,
 - b) kolejowy obiekt inżynierski: most, wiadukt, przepust, konstrukcja oporowa oraz nadziemne i podziemne przejście dla pieszych, w rozumieniu przepisów o warunkach technicznych, jakim powinny odpowiadać budowle kolejowe;
- 2) obliczania światła mostów i przepustów
- 3) sprawdzania projektów budowlanych i sprawowania nadzoru autorskiego;
- 4) sprawowania kontroli technicznej utrzymania obiektów budowlanych

bez ograniczeń

Zgodnie z § 15 rozporządzenia Ministra Transportu i Budownictwa z dnia 28 kwietnia 2006 r. w sprawie samodzielnych funkcji technicznych w budownictwie - uprawnienia niniejsze uprawniają do sporządzania projektów zagospodarowania działki lub terenu w zakresie w/w specjalności.

PRZEWODNICZĄCY
OKRĘGOWEJ KOMISJI Kwalifikacyjnej
Śląskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa

mgr inż. Zbigniew Dzierżewicz



Zaświadczenie

o numerze weryfikacyjnym:

SLK-8K9-5DF-H1D *

Pani Marta Krężel o numerze ewidencyjnym SLK/BM/6053/09
adres zamieszkania ul. Kozia 11/9, 43-300 Bielsko-Biała
jest członkiem Śląskiej Okręgowej Izby Inżynierów Budownictwa i posiada wymagane
ubezpieczenie od odpowiedzialności cywilnej.
Niniejsze zaświadczenie jest ważne do dnia 2016-04-30.

Zaświadczenie zostało wygenerowane elektronicznie i opatrzone bezpiecznym podpisem elektronicznym
weryfikowanym przy pomocy ważnego kwalifikowanego certyfikatu w dniu 2015-04-10 roku przez:

Franciszek Buszka, Przewodniczący Rady Śląskiej 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.)

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

Nr ewid. 406/91

STWIERDZENIE PRZYGOTOWANIA ZAWODOWEGO
DO PEŁNIENIA SAMODZIELNYCH FUNKCJI TECHNICZNYCH W BUDOWNICTWIE

Na podstawie § 4 ust.2, § 5 ust.1 pkt 1, § 2 ust.1 pkt 1 i § 7
i § 13 ust. 1 pkt 3 lit. c 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/ stwierdza się, że:

Obywatel MARIAN K R E Z E L

..... magister inżynier budownictwa lądowego

urodzony dnia 2 stycznia 1950 r. w Suchowoli

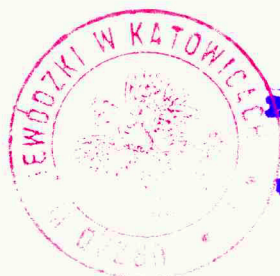
posiada przygotowanie zawodowe upoważniające do wykonywania samodzielnej funkcji

..... projektanta oraz kierownika budowy i robót

w specjalności konstrukcyjno - inżynierskiej w zakresie mostów.

Obywatel MARIAN K R E Z E L jest upoważniony do:

- 1/ sporządzania projektów budowli mostów, wiaduktów, przepustów, tuneli, estakad, naziemnych i podziemnych przejść komunikacyjnych oraz nieskomplikowanych odcinków dróg, stanowiących dojazdy do tych budowli,
- 2/ kierowania, nadzorowania i kontrolowania budowy i robót, kierowania i kontrolowania wytwarzania konstrukcyjnych elementów budowlanych oraz oceniania i badania stanu technicznego w zakresie budowli mostów, wiaduktów, przepustów, tuneli, estakad, naziemnych i podziemnych przejść komunikacyjnych oraz nieskomplikowanych odcinków dróg, stanowiących dojazdy do tych budowli.



W. WOJEWODY
mgr inż. Andrzej Urban
Dyrektor Wydziału



Zaświadczenie

o numerze weryfikacyjnym:

SLK-RQX-9BT-J2Q *

Pan Marian Krężel o numerze ewidencyjnym SLK/BO/5487/01

adres zamieszkania ul. Bialska 31, 43-512 Bestwina

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

Niniejsze zaświadczenie jest ważne do dnia 2015-12-31.

Zaświadczenie zostało wygenerowane elektronicznie i opatrzone bezpiecznym podpisem elektronicznym weryfikowanym przy pomocy ważnego kwalifikowanego certyfikatu w dniu 2014-12-05 roku przez:

Franciszek Buszka, Przewodniczący Rady Śląskiej 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.)

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

Urząd Miasta i Gminy Konstancin-Jeziorna
ul. Warszawska 32
05-520 Konstancin-Jeziorna
tel. 756-48-10, 756-44-51
fax: 754-41-74

Województwo MAZOWIECKIE
Powiat PIASECZYŃSKI
Gmina Piaseczno
Miejscowość PIASECZNO
Jednostka ewidencyjna 141804_4, PIASECZNO - MIASTO
Obręb 14

Nr kancelaryjny: **PODGiK 7438/**

WYPIS Z REJESTRU GRUNTÓW

Nr jednostki rejestrowej: **G.43**

WA11/00010083/8_DE
C. WOJ. MAZ. NR
881/2015 Z DN.
12.03.2015

Właściciel, udział: 1/1

POWIAT PIASECZYŃSKI

Siedziba: 05-500 PIASECZNO, CHYLICKOWSKA 14

Dokumenty: DECYZJA NR 881/2015 Z DN. 12.03.2015

Arkusz mapy	Numer działki	Bliższe określenie położenia	Opisy użytków	Ozn. użyt. i kont. klasyfik.	Powierzchnia		Nr KW lub oznaczenie innych dokumentów
					użytków w ha	działki w ha	
10S13 W1,6S1 3O1	5/2	PIASECZNO,	Drogi	dr	0.5000	0.5000	C. WOJ. MAZ. NR 881/2
Id dz: 141804_4.0014.5/2							
Wartość: - Rejon statystyczny: 141804_4.RS.013950.							
Dokumenty: KEM-M.PIA-14-30/11							
Razem :					0.5000	0.5000	

Słownie: pięć tysięcy m. kw.

Sporządził(a): Ksawery Gut, według stanu na dzień: 2015-07-06

Tylko do użytku służbowego

(Pieczęć urzędowa)

D. INFORMACJA DOTYCZĄCA BEZPIECZEŃSTWA I OCHRONY ZDROWIA

Inwestor: **STAROSTWO POWIATOWE W PIASECZNIE**
ul. Chyliczkowska 14
05-500 Piaseczno

Obiekt: KŁADKA DLA PIESZYCH
NAD KANAŁEM PIASECZYŃSKIM W KM 3 + 058,3
W CIĄGU UL. JANA PAWŁA II W PIASECZNIE

Sporządzający

Informację BIOZ: mgr inż. Marta Krężel
ul. Kozia 11/9
43-300 Bielsko-Biała

Bielsko - Biała, lipiec 2015 r.

1. Zakres robót

Planowana inwestycja obejmuje budowę kładki dla pieszych nad Kanałem Piaseczyńskim w km 3 + 058,3 w ciągu ul. Jana Pawła II w Piasecznie. Zaprojektowano kładkę o konstrukcji zespolonej, posadowioną na palach CFA. Podczas przebudowy Wykonawca utrzyma ciągłość przepływu wody w Kanale P..

Przewiduje się następującą kolejność robót:

- wykonanie pali CFA Ø 600 mm,
- wykonanie oczepów wieńczących pale, wraz ze skrzydełkami i ściankami żwirowymi,
- wykonanie konstrukcji stalowej kładki w wytwórni konstrukcji stalowych,
- wykonanie deskowania i betonowanie płyty pomostowej (w zakładzie Wykonawcy lub na stanowisku na placu budowy, deskowanie nie może wspierać się na dźwigarze stalowym, dźwigar usztywnić i podeprzeć na całej długości – co ok. 2,5 m)
- montaż wykonanej kładki – ustawienie na łożyskach ułożonych na oczepach,
- montaż balustrad,
- wykonanie nawierzchni z żywicy epoksydowych,
- ułożenie i zagęszczenie zasypek z pospółki,
- ułożenie betonowej kostki brukowej na długości skrzydełek,
- wykonanie umocnień brzegów i dna potoku w formie narzutu gładkiego z grubego kamienia łamanego na betonie, gr. ok. 20 cm,
- uporządkowanie terenu budowy.

2. Wykaz istniejących obiektów budowlanych

W rejonie usytuowania projektowanej kładki istnieje droga – ul. Jana Pawła II o szerokości ok. 5,5 m granicząca od strony wschodniej z torami kolejowymi. Ulica oraz tory kolejowe krzyżują się z Kanałem Piaseczyńskim. Kanał P. przeprowadzono pod torowiskiem za pomocą przepustu żelbetowego o przekroju sklepionym – światło poziome w części dolnej wynosi ok. 3,5 m. Natomiast pod ul. Jana Pawła II wody kanału przepływają pod mostem żelbetowym o konstrukcji ramowej. Światło poziome pod mostem wynosi 4,0 m, a pionowe max. 3,2 m. Wzdłuż ul. Jana Pawła II brak jest chodników dla pieszych.

W rejonie planowanej inwestycji Kanał P. płynie w korycie naturalnym - dno i brzegi nie są umocnione. Szerokość koryta wynosi ok. 2,5 m, a głębokość ok. 0,5 m. W odległości ok. 9 m powyżej mostu drogowego do Kanału P. znajduje się ujście rowu odwadniającego teren na prawym brzegu – ujście w km 3 +064 kanału.

W bezpośrednim sąsiedztwie projektowanej kładki nie stwierdzono występowania uzbrojenia terenu. Po wschodniej stronie ul. Jana Pawła II istnieje napowietrzna sieć energetyczna.

3. Elementy zagospodarowania stwarzające zagrożenie dla bezpieczeństwa i zdrowia ludzi

Po wschodniej stronie ul. Jana Pawła II istnieje napowietrzna sieć energetyczna.

4. Przewidywane zagrożenia w czasie realizacji robót

W czasie realizacji inwestycji przewiduje się zagrożenia związane z pracą: ciężkiego sprzętu, samochodów ciężarowych i dźwigów w trakcie montażu kładki. Wystąpią także zagrożenia związane z wykorzystaniem elektronarzędzi.

W rejonie prowadzonych robót występuje napowietrzna sieć energetyczna - prowadzenie robót w jej sąsiedztwie może powodować zagrożenie porażeniem prądem.

5. Instruktaż pracowników

Instruktaż pracowników powinien polegać na wyczerpującym poinformowaniu o prowadzonych robotach i związanych z nimi zagrożeniach, a także powinien obejmować podanie zaleceń, mających na celu ochronę zdrowia robotników.

Przed rozpoczęciem robót, pracownicy powinni być przeszkoleni przez osobę posiadającą odpowiednie kwalifikacje w zakresie:

- specyfiki danej pracy,
- zagrożeń dla bezpieczeństwa i zdrowia,
- sposobu zabezpieczenia się przed tymi zagrożeniami,
- trybu postępowania w przypadku wystąpienia zagrożenia,
- trybu postępowania w razie zaistnienia wypadku.

Do wykonywania szczególnie niebezpiecznych robót mogą być dopuszczeni tylko pracownicy posiadający:

- właściwe przygotowanie zawodowe potwierdzone zaświadczeniem o kwalifikacjach (np. do obsługi maszyn budowlanych, prac spawalniczych, energetycznych, UDT itp.),
- uprawnienia budowlane (pracownicy nadzoru),
- aktualne orzeczenie lekarskie o zdolności do pracy na danym stanowisku, zaświadczenie o ukończeniu kursu BHP,

6. Środki techniczne i organizacyjne zapobiegające niebezpieczeństwu.

Robotnicy powinni być wyposażeni w odzież ochronną!

Teren, na którym będą prowadzone roboty należy oznakować tablicami i wydzielić z użytkowania przez osoby trzecie. Na terenie budowy należy wydzielić bezpieczne szlaki komunikacyjne tak dla ludzi jak i dla pojazdów oraz oznakować miejsce udzielania pierwszej pomocy w razie zaistnienia wypadku.

Opracowanie

mgr inż. Marta Krężel