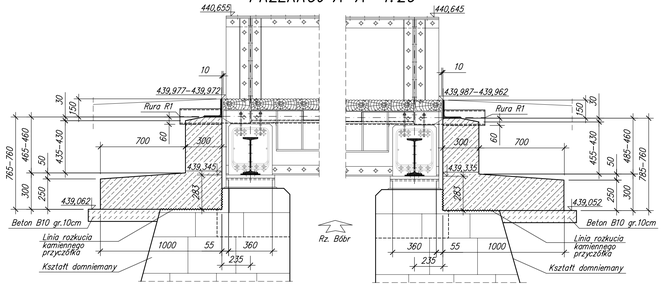
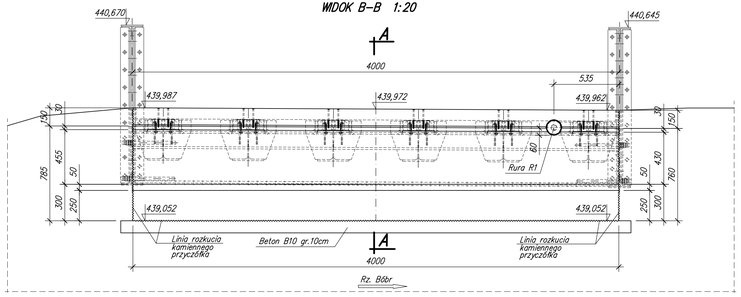
PRZEKRÓJ A–A 1:20



WIDOK B–B 1:20



R1 Rbs 127x5,0
L=350 mm
szt. 2
masa 1 szt: 5,25 kg
masa 2 szt: 10,50 kg

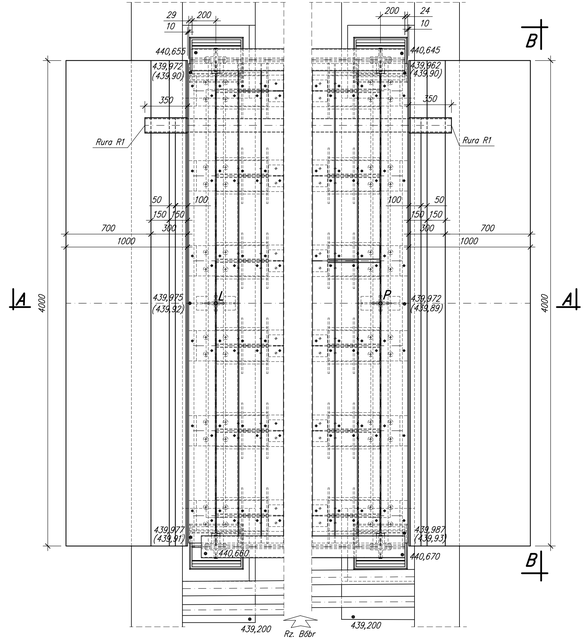
ZESTAWIENIE STALI

Element	Poz.	Średnica	Dł. pręta	Liczba w 1 elem.	Liczba łączna	Długość ogólna (m) A–IIIN	
		mm	cm	szt.	szt.	∅12	∅25
Podpora lewobrzeżna L szt. 1	1	12	238,0	27	27	64,260	
	1.1	12	190,0	27	27	51,300	
	2	12	392,0	22	22	86,240	
	2.1	12	338,0	1	1	3,380	
	2.2	12	46,0	1	1	0,460	
	3	12	118,5	6	6	7,110	
	3.i	12	117,2	10	10	11,720	
	4	25	96,0	11	11		10,560
Podpora prawobrzeżna P szt. 1	1	12	238,0	27	27	64,260	
	1.2	12	śr.192,4	27	27	51,960	
	2	12	392,0	22	22	86,240	
	2.1	12	338,0	1	1	3,380	
	2.2	12	46,0	1	1	0,460	
	3	12	118,5	6	6	7,110	
	3.i	12	117,2	10	10	11,720	
	4	25	96,0	11	11		10,560
Długość razem (m)						449,600	21,120
Masa jedn. (kg/m)						0,888	3,85
Masa razem (kg)						399,2	81,3
Masa ogółem (kg)						481	

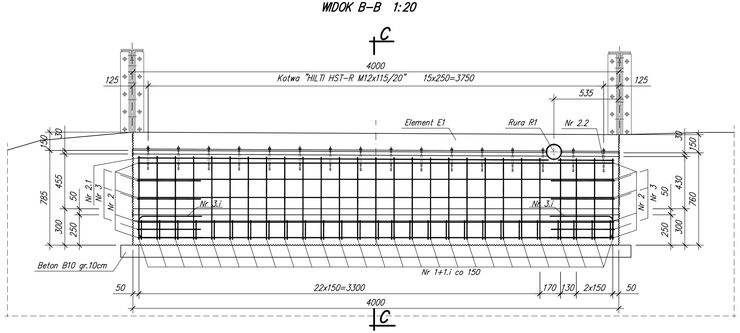
UWAGI:

1. Żelbetowe elementy konstrukcyjne ścianek zaplecznych trwale powiązać z pozostawionymi fragmentami kamiennych przyczółków za pomocą wklejonych stalowych kotew prętowych ∅25.
2. Długość wklejenia dla średnicy ∅25 nie mniejsza od 500mm. Rozstaw kotew 300 i 500mm.
3. Kotwy wklejone ∅25 należy osadzić na klej, np. Epidianie 51, 57 z napełniaczem z mielonego piasku kwarcowego. Podana średnica otworu dotyczy osadzenia kotew na klej, jeśli kotwy osadzane będą na modyfikowanej zaprawie PCC, dla kotew ∅25 należy wykonać otwory o średnicy 30mm.
4. Kształt tylnej ściany pozostającej części przyczółków jest domniemany. Jeżeli po odkopaniu tylnej części muru okaże się, że odbiega on od przyjętego kształtu należy zwrócić się do Projektanta w celu uzgodnienia dalszego postępowania.
5. Objętość betonu konstrukcyjnego: V=VP+VL= 1,68+1,68=3,36 m3
6. Objętość betonu podkładowego: V=VP+VL= 0,26+0,26=0,52 m3
7. Powierzchnia deskowania: F=FP+FL= 6,944+7,02=14,0 m2
8. Zużycie stali zbrojeniowej 481 kg
9. Zużycie stali konstrukcyjnej: 229 kg
10. Kotwy rozporowe "HILTI HST–R M12x115/20" (dla elementu E1.1): szt.32
11. Element E1 i rura R1 cynkowane: Zn 120µm
12. Na rysunku pokazano element E1 dla ścianki prawobrzeżnej. Dla ścianki lewobrzeżnej element E1 wykonać jako lustrzane odbicie.
13. Pozostałe uwagi według opisu technicznego.

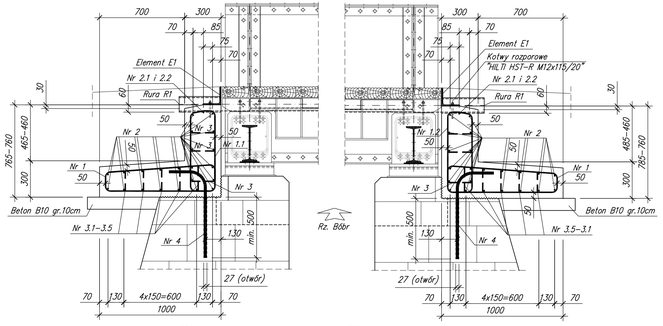
RZUT Z GÓRY 1:20

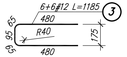


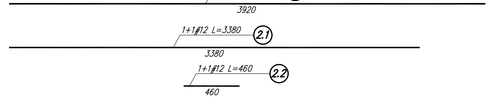
WIDOK B–B 1:20

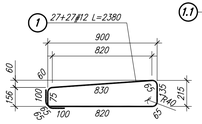


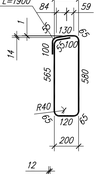
PRZEKRÓJ C–C 1:20

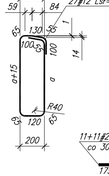






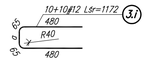




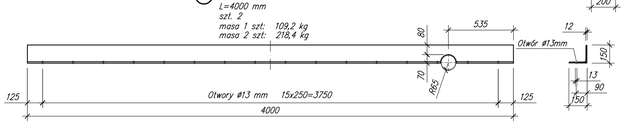


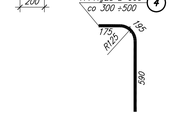
Nr pręta	a	L	Ilość	Długość
1.2.1	565	1900	5	9,500
1.2.2	570	1910	4	7,640
1.2.3	575	1920	5	9,600
1.2.4	580	1930	4	7,720
1.2.5	585	1940	5	9,700
1.2.6	590	1950	4	7,800
Razem			27	51,960

Nr pręta	a	L	Ilość	Długość
3.1	60	1150	4	4,600
3.2	70	1160	4	4,640
3.3	80	1170	4	4,680
3.4	95	1185	4	4,740
3.5	105	1195	4	4,780
Razem			20	23,440



E1 L150x150x12
L=4000 mm
szt. 2
masa 1 szt: 109,2 kg
masa 2 szt: 218,4 kg





BETON: B40 F150 W8 (C35/45)
B10 (C5/10)
STAL ZBROJENIOWA: A–IIIN RB500W – ∅
STAL KSZTAŁTOWA: S235JR; S235JRH

Lp.	OPIS WPROWADZONEJ ZMIANY	DATA ZMIANY	PODPIS
7			
6			
5			
4			
3			
2			
1			

	PRZEDSIĘBIORSTWO INŻYNIERYJNYCH USŁUG PROJEKTOWO – TECHNICZNYCH MOSTY KOLASA – Krzysztof Kolasa 58–500 JELENIA GÓRA, UL. PIJARSKA 26 TEL./FAX 0(PREFIKS)75 64–20–239	NR UMOWY:	11/III/2014 z dnia 24.03.2014
INWESTOR:	Gmina Miejska Kamienna Góra 58–400 Kamienna Góra, Pl. Grunwaldzki 1	BRANŻA:	MOSTOWA
OBIEKT I ADRES:	Stalowy most drogowy na rzece Bóbr w km 0+130 ul. Okrzei (drogi nr 115081D) w Kamiennej Górze		
TEMAT OPRACOWANIA:	Projekt wykonawczy remontu mostu drogowego w zakresie przystosowania obiektu na kładkę pieszojezdną		
TYTUŁ RYSUNKU:	Ścianka zaplecza – rysunek konstrukcyjny		
GŁÓWNY PROJEKTANT:	mgr inż. Krzysztof Kolasa	NR UPRAWNIEŃ: JG 2068/89	PODPIS:
PROJEKTANT:	mgr inż. Krzysztof Kolasa	NR UPRAWNIEŃ: JG 2068/89	PODPIS:
OPRACOWAŁ:		NR UPRAWNIEŃ:	PODPIS:
OPRACOWAŁ:		NR UPRAWNIEŃ:	PODPIS:
SPRAWDZIŁ:	mgr inż. Marek Kempski	NR UPRAWNIEŃ: 475/88/UW	PODPIS:
		STADIUM: PW	SKALA: 1:20
		DATA: 06.2014	NR RYS./ILOŚĆ: 6/6