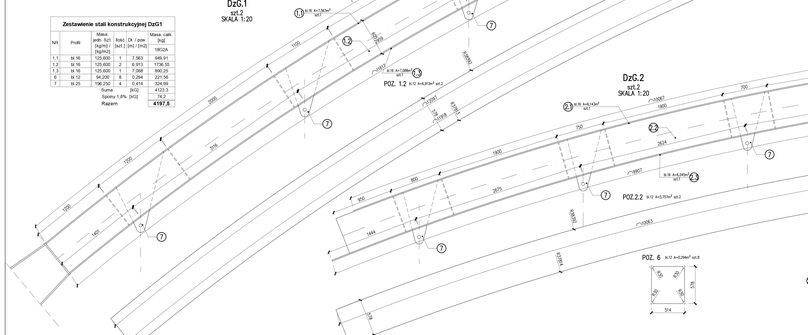
PRZEKRÓJ POPRZECZNY 1–1
SKALA 1:10

PRZEKRÓJ POPRZECZNY 3–3
SKALA 1:10

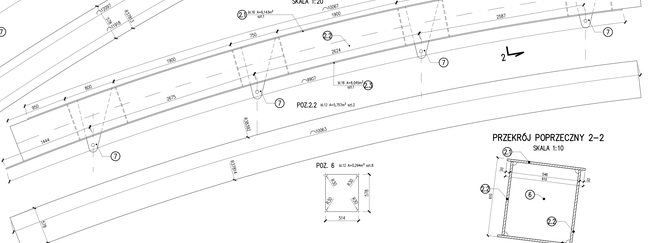
POZ. 6 $\frac{8}{12}$ A=0,29m² str.6

DzG.1
szt.2
SKALA 1:20



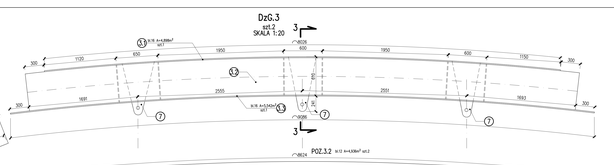
POZ. 1.2 $\frac{8}{12}$ A=6,87m² str.2

DzG.2
szt.2
SKALA 1:20



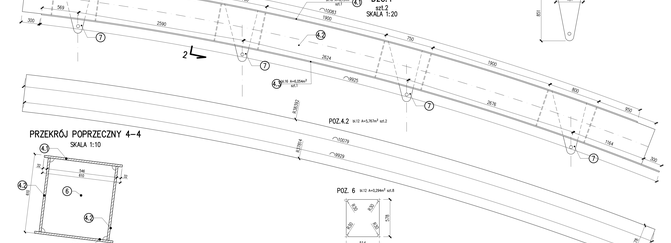
POZ.2.2 $\frac{8}{12}$ A=5,76m² str.2

DzG.3
szt.2
SKALA 1:20



POZ.3.2 $\frac{8}{12}$ A=4,65m² str.2

DzG.4
szt.2
SKALA 1:20



POZ.4.2 $\frac{8}{12}$ A=5,76m² str.2

POZ. 6 $\frac{8}{12}$ A=0,29m² str.6

POZ. 7 $\frac{8}{25}$ A=0,41m² str.19

POZ. 6 $\frac{8}{12}$ A=0,29m² str.6

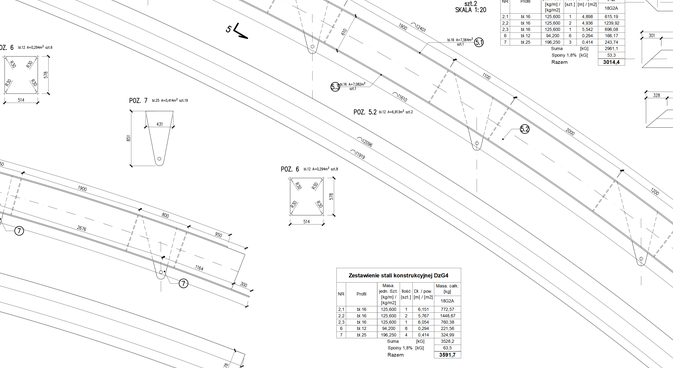
POZ. 6 $\frac{8}{12}$ A=0,29m² str.6

PRZEKRÓJ POPRZECZNY 2–2
SKALA 1:10

PRZEKRÓJ POPRZECZNY 4–4
SKALA 1:10

PRZEKRÓJ POPRZECZNY 5–5
SKALA 1:10

DzG.5
szt.2
SKALA 1:20



POZ. 5.2 $\frac{8}{12}$ A=8,91m² str.2

POZ. 6 $\frac{8}{12}$ A=0,29m² str.6

Zestawienie stali konstrukcyjnej DzG1

NR	Profil	Masa jedn. Szt. [kg/m] / [kg/m2]	Ilość	Dł. / pow. [szt.] [m] / [m2]	Masa. całk. [kg] 1802A
1,1	⌀ 16	125.600	1	7.563	949.91
1,2	⌀ 16	125.600	2	6.913	1736.55
1,3	⌀ 16	125.600	1	7.088	890.25
6	⌀ 12	94.200	8	0.264	221.56
7	⌀ 25	196.250	4	0.414	324.99
		Suma		[kG]	4123.3
		Spawy 1.8% [kG]			74.2
		Razem			**4197.5**

Zestawienie stali konstrukcyjnej DzG2

NR	Profil	Masa jedn. Szt. [kg/m] / [kg/m2]	Ilość	Dł. / pow. [szt.] [m] / [m2]	Masa. całk. [kg] 1802A
2,1	⌀ 16	125.600	1	6.163	771.56
2,2	⌀ 16	125.600	2	5.757	1446.16
2,3	⌀ 16	125.600	1	6.045	759.28
6	⌀ 12	94.200	8	0.264	221.56
7	⌀ 25	196.250	4	0.414	324.99
		Suma		[kG]	3523.5
		Spawy 1.8% [kG]			63.4
		Razem			**3586.9**

Zestawienie stali konstrukcyjnej DzG3

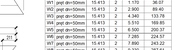
NR	Profil	Masa jedn. Szt. [kg/m] / [kg/m2]	Ilość	Dł. / pow. [szt.] [m] / [m2]	Masa. całk. [kg] 1802A
2,1	⌀ 16	125.600	1	4.898	615.10
2,2	⌀ 16	125.600	2	4.492	1128.58
2,3	⌀ 16	125.600	1	5.542	696.08
6	⌀ 12	94.200	6	0.264	166.17
7	⌀ 25	196.250	3	0.414	243.74
		Suma		[kG]	2961.1
		Spawy 1.8% [kG]			53.3
		Razem			**3014.4**

Zestawienie stali konstrukcyjnej DzG4

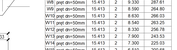
NR	Profil	Masa jedn. Szt. [kg/m] / [kg/m2]	Ilość	Dł. / pow. [szt.] [m] / [m2]	Masa. całk. [kg] 1802A
2,1	⌀ 16	125.600	1	6.161	772.57
2,2	⌀ 16	125.600	2	5.767	1448.67
2,3	⌀ 16	125.600	1	6.054	760.38
6	⌀ 12	94.200	8	0.264	221.56
7	⌀ 25	196.250	4	0.414	324.99
		Suma		[kG]	3528.2
		Spawy 1.8% [kG]			63.5
		Razem			**3591.7**

POZ. S1 $\frac{8}{12}$ A=3,90t szt.2

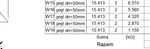
POZ. S2 $\frac{8}{12}$ A=3,90t szt.2



POZ. S3 $\frac{8}{12}$ A=3,90t szt.2



POZ. S4 $\frac{8}{12}$ A=2,28t szt.2



Zestawienie stali dla stężeń

NR	Profil	Masa jedn. Szt. [kg/m] / [kg/m2]	Ilość	Dł. / pow. [szt.] [m] / [m2]	Masa. całk. [kg] 1802A
W1	pręt ø=50mm	15.413	2	1.170	36.07
W2	pręt ø=50mm	15.413	2	2.363	69.40
W3	pręt ø=50mm	15.413	2	4.340	133.78
W4	pręt ø=50mm	15.413	2	5.153	169.85
W5	pręt ø=50mm	15.413	2	6.500	200.37
W6	pręt ø=50mm	15.413	2	7.285	224.57
W7	pręt ø=50mm	15.413	2	7.890	243.22
W8	pręt ø=50mm	15.413	2	8.330	247.61
W9	pręt ø=50mm	15.413	2	8.590	264.80
W10	pręt ø=50mm	15.413	2	8.935	266.33
W11	pręt ø=50mm	15.413	2	8.540	263.25
W12	pręt ø=50mm	15.413	2	8.335	256.78
W13	pręt ø=50mm	15.413	2	7.900	243.53
W14	pręt ø=50mm	15.413	2	7.300	225.03
W15	pręt ø=50mm	15.413	2	6.510	200.68
W16	pręt ø=50mm	15.413	2	5.560	171.39
W17	pręt ø=50mm	15.413	2	4.320	133.17
W18	pręt ø=50mm	15.413	2	2.870	88.47
W19	pręt ø=50mm	15.413	2	1.150	35.45
	Suma		[kG]		3533.4
	Razem				**3533.4**

Zestawienie stali konstrukcyjnej DzG5

NR	Profil	Masa jedn. Szt. [kg/m] / [kg/m2]	Ilość	Dł. / pow. [szt.] [m] / [m2]	Masa. całk. [kg] 1802A
2,1	⌀ 16	125.600	1	7.364	950.04
2,2	⌀ 16	125.600	2	6.913	1736.55
2,3	⌀ 16	125.600	1	7.092	889.50
6	⌀ 12	94.200	8	0.264	221.56
7	⌀ 25	196.250	4	0.414	324.99
		Suma		[kG]	4122.6
		Spawy 1.8% [kG]			74.2
		Razem			**4196.8**

UWAGI:

1. Wykonanie konstrukcji oraz tolerancje wymiarowe zgodnie z PN–89/S–10050 "Obiekty mostowe. Konstrukcje stalowe. Wymagania i badania".
2. Wszystkie spoiny czołowe o wykonać na długości przylegania elementów.
3. W projekcie warsztatowym konstrukcji stalowej należy przewidzieć ewentualne nadciśnienie montażowe.
4. Materiały do połączeń oraz technologia montażu wg projektu Wykonawcy.
5. Materiały do połączeń oraz technologia montażu wg projektu Wykonawcy.
6. Ocena jakości spoin wg PN–ISO 5817 Spoiny doczołowe – klasa jakości B Spoiny pachwinowe oraz doczołowe niepełne – klasa jakości C.
7. Plan badania spoin:Badania wizualne VT – 100% wszystkich spoin, badania ultradźwiękowe UT – 100% spoin czołowych poprzecznych pasów głównych (pomost, pasy dolne, środnik) Badania ultradźwiękowe UT – 20% pozostałych spoin czołowych poprzecznych Badania ultradźwiękowe UT – 10% spoin czołowych wzdłużnych o pełnym przetopie Badania magnetyczno–proszkowe MT– 20% spoin doczołowych i teowych o niepełnym przetopie Badania magnetyczno–proszkowe MT – 5% spoin pachwinowych W przypadku wykrycia defektu w spoinach badanych metodą MT należy wykonać badania 100% spoin pachwinowych w danym elemencie.
8. Zmiany w rozwiązaniach konstrukcyjnych wymagają zatwierdzenia przez Projektanta.
9. Kolor konstrukcji stalowej zgodnie z wymaganiami inwestora
10. Kształt blachy nr7 zależy od jej lokalizacji. Dostateczny kształt blachy należy ustalić po wyborze systemu podwieszenia. Konieczne zmiany należy uwzględnić w dokumentacji wartsztowej.
11. Łuk dźwiga nr1 i nr2 mają takie same gabaryty

ZESTAWIENIE PODSTAWOWYCH MATERIAŁÓW

stal konstrukcji 1802A (S355J2G3)	–	**4371t.6kg**
wieszaki S460	–	**3533.4kg**
zabezp. antykorozyjne	–	**316.2m²**

Zamawiający:	GMINA KĘDZIERZYN - KOŹLE	ul. Armii Krajowej 4, 47-220 Kędzierzyn-Koźle	
Jednostka projektowa:	BDK III	47-225 Kędzierzyn-Koźle, ul. Chopina 20 tel. 77 481 08 00, 77 481 08 01 e-mail: biuro@bdk3.pl	
Nazwa obiektu:	Przeprawa przez kanał żeglugowy Gliwice-Kędzierzyn-Koźle w km 0+000		Skala:
Nazwa opracowania:	Konstrukcja stalowa wieszaków		PW
Tytuł rysunku:	Rysunek konstrukcyjny - zbiorczy rysunek		Czerń: PW

Projektował:	mgr inż. Wojciech Bielec	Projektant:	2012/OL/01	Data:	01.2021
Sprawdził:	mgr inż. Szymon Migacz	Projektant:	2243/OL/14	Skala:	1:1000
Kierownik projektu:	mgr inż. Łukasz Lubik	Projektant:	2243/OL/14	Nr rysunku:	02
				Ark.	02 z 3