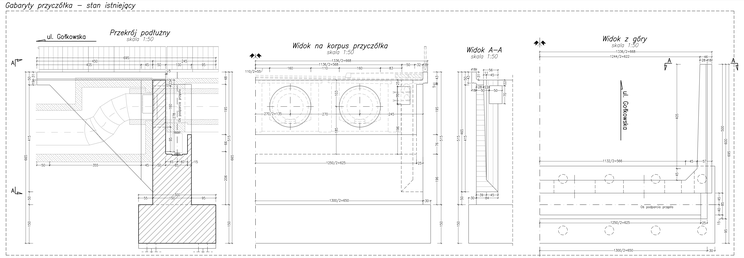
Gabaryty przyczółka – stan istniejący

Przekrój podłużny
skala 1:50

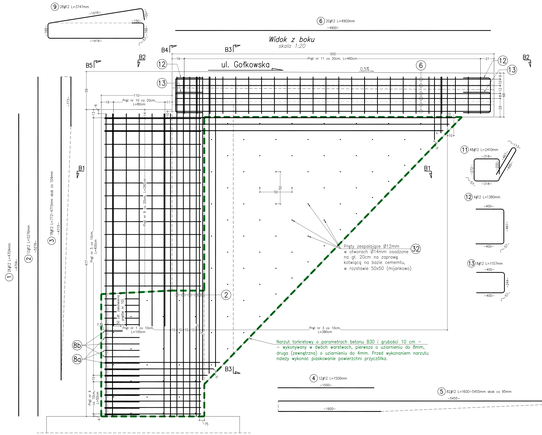


Widok na korpus przyczółka
skala 1:50

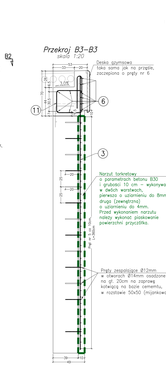
Widok A–A
skala 1:50

Widok z góry
skala 1:50

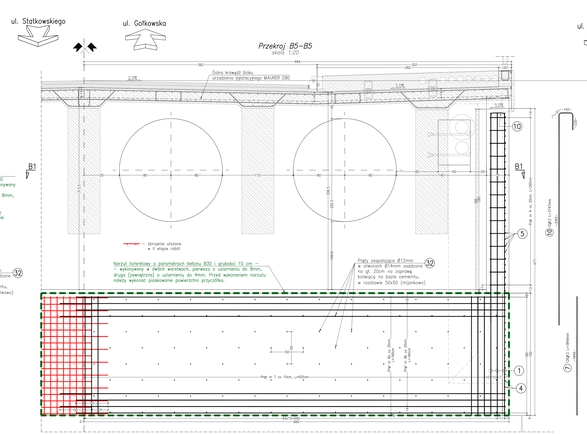
Widok z boku
skala 1:20



Przekrój B3–B3
skala 1:20



Przekrój B5–B5
skala 1:20



Przekrój B4–B4
skala 1:20

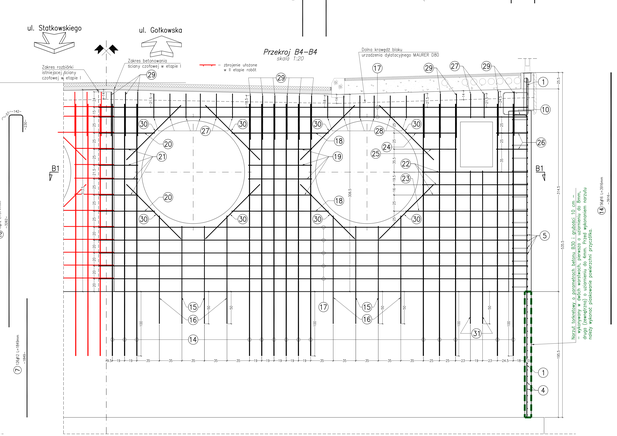
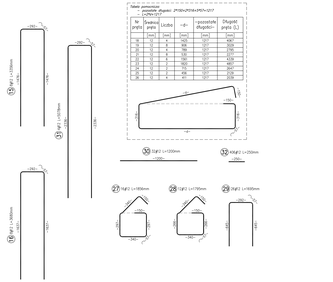
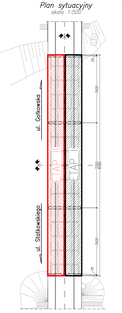


Tabela zestawcza
dla jednego przyczółka (etap I i etap II)
z VIKING 21

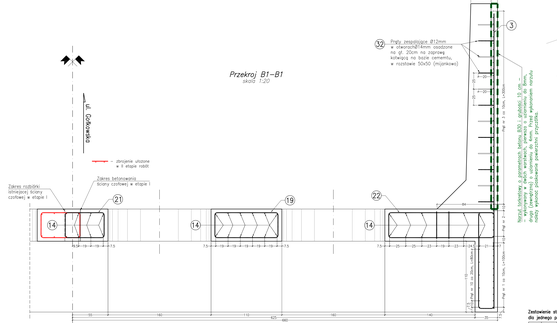
Nr pręty	Średnica pręta	Liczba	=n=	rozstawie długości	Długość pręta [L]
	[mm]	[mm]	[szt]	[mm]	[mm]
1	12	4	188	127	2315
2	12	4	188	127	2315
3	12	4	188	127	2315
4	12	4	188	127	2315
5	12	4	1600	127	4851
6	12	4	1600	127	4851
7	12	4	1600	127	4851
8	12	4	1600	127	4851
9	12	4	188	127	2315
10	12	4	188	127	2315



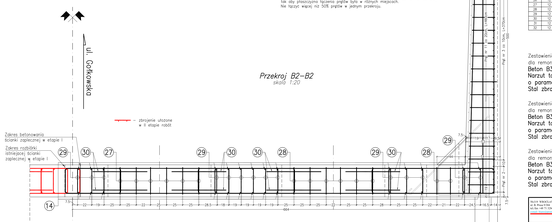
Plan sytuacyjny
skala 1:200



Przekrój B1–B1
skala 1:20



Przekrój B2–B2
skala 1:20



UWAGI:

1. Rysunki konstrukcji i rozstawy prętów podane w centymetrach.
2. Wymiary podane w milimetrach, o ile nie zaznaczono inaczej.
3. Pozycje zbrojenia wykonać w projekcie technicznym.
4. Pomiarów zgłaszać do wiadomości wykonawcy zgodnie z PN-91/S-10042 "Konstrukcje betonowe. Zasady pomiarów".
5. Otulenie zbrojenia 4 cm.
6. Wykonanie nowej ściany czołowej należy wykonać zgodnie z sekwencją etapowania robót, przedstawioną na rysunku przekroju podłużnego (rozbiórka istniejącej ściany czołowej, montaż warstwy w jednym etapie, zbrojenie wprowadzone w otwory z wyprzedzeniem, podpłyn ze zbrojeniem ściany czołowej i bloczku).
7. Wykonawca przed przystąpieniem do robót ma sporządzić plan montażowy uwzględniający wymagania, jak sposób oraz możliwe warunki wykonania robót.
8. a. Pręty nr 8a i 8b łączyć ze sobą na zakład z wtrzelot naprzemiennie (co drug) na długości 1,5m, przy czym pręty te należy zakotwić w przyczółku.
   b. Pręty nr 7 i 8b łączyć ze sobą na zakład z wtrzelot naprzemiennie (co drug) na długości 1,5m, przy czym pręty te należy zakotwić w przyczółku.
   Na łączeń wtajnij nie 50% prętów w jednym przekroju.

Zestawienie stali zbrojeniowej
dla jednego przyczółka (etap I)

Nr pręty	Średnica pręta	Długość pręta	Liczba	Ø12	Ø14
	[mm]	[mm]	[szt]	[m]	[m]
1	12	2315	4	9.26	
2	12	5278	4	21.11	
3	12	4851	4	19.40	
4	12	1200	4	4.80	
5	12	3528	4	14.11	
6	12	4851	4	19.40	
7	12	4851	4	19.40	
8a	12	1760	16	28.16	
8b	12	1760	16	28.16	
9	12	2347	4	9.39	
10	12	4851	4	19.40	
11	12	2410	4	9.64	
12	12	1280	4	5.12	
13	12	1070	4	4.28	
14	12	1940	4	7.76	
15	12	1940	4	7.76	
16	12	1940	4	7.76	
17	12	1940	4	7.76	
18	12	1940	4	7.76	
19	12	1940	4	7.76	
20	12	1940	4	7.76	
21	12	1940	4	7.76	
22	12	1940	4	7.76	
23	12	1940	4	7.76	
24	12	1940	4	7.76	
25	12	1940	4	7.76	
26	12	1940	4	7.76	
27	12	1940	4	7.76	
28	12	1940	4	7.76	
29	12	1940	4	7.76	
30	12	1940	4	7.76	
31	12	1940	4	7.76	
32	12	1940	4	7.76	
33	12	1940	4	7.76	

Długość łączna [m]	1284.18
Masa 1m. [kg/m]	1.088
Masa całkowita [kg]	1397.52
Masa całkowita [kg]	1397.52

Zestawienie materiałów
do remontu jednego przyczółka (etap I):
V=10.40m³

Beton B30:
Narzut torkretowy
o parametrach betonu B30: V=2.50m³
Stal zbrojeniowa BSt500: m=1290.58kg

Zestawienie materiałów
do remontu jednego przyczółka (etap I + etap II):
Beton B30: V=2*10.40=20.80m³
Narzut torkretowy
o parametrach betonu B30: V=2*2.50=5.00m³
Stal zbrojeniowa BSt500: m=2*1290.58=2581.16kg

Zestawienie materiałów
do remontu dwóch przyczółków (etap I + etap II):
Beton B30: V=2*20.80=41.60m³
Narzut torkretowy
o parametrach betonu B30: V=2*5.00=10.00m³
Stal zbrojeniowa BSt500: m=2*2581.16=5162.32kg

Biuro Mostowe
ul. A. Boya 2/4a
31-060 Kraków
tel. 12 633 77 77

Most nad Jeziorkiem Czerniakowskim w Warszawie

Zbrojenie przyczółków

Projekt:	mgr inż. Edward Bielec			
Sprawdził:	mgr inż. Przemysław Sęk			
Kontrolował:	mgr inż. Paweł Michalik			
Kierownik:	mgr inż. Grzegorz Dąbrowski			
Rysował:	mgr inż. Mateusz Jagła			

Projekt wykonawczy – stan projektowany

Skala:	1:20	Data:	12.2016
Format:	A1	Arkusz:	20