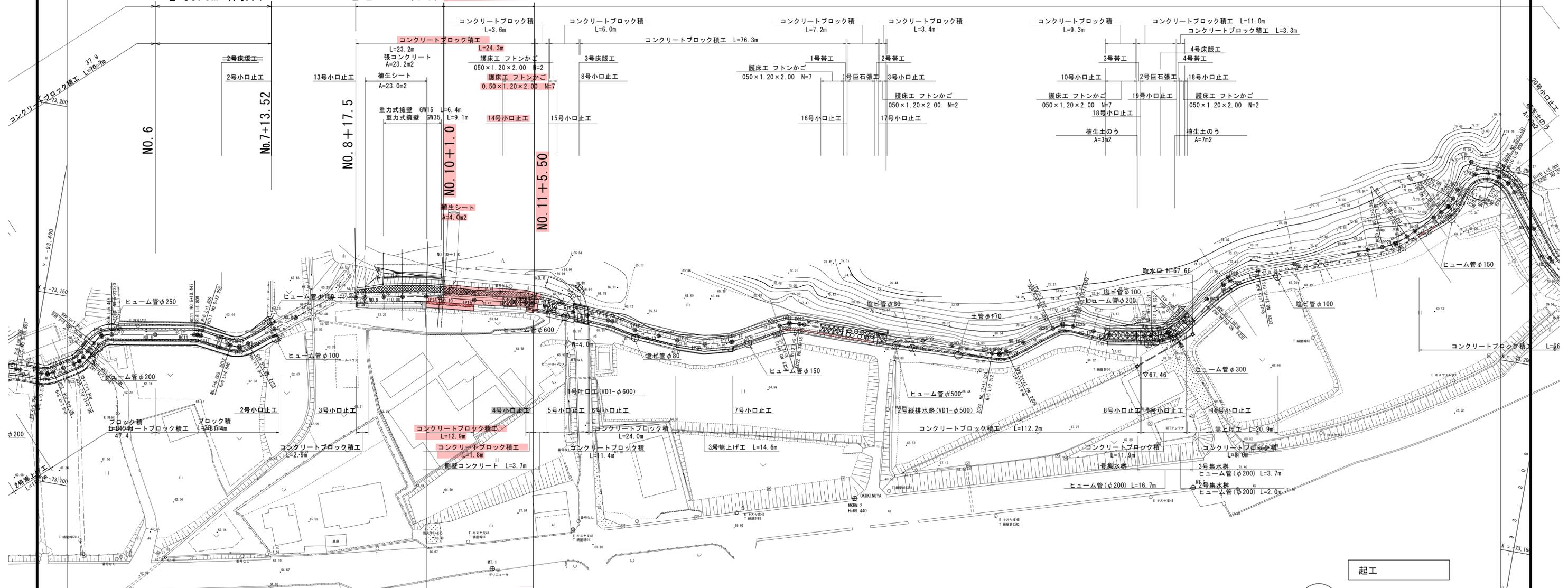




絹屋川 河川修繕計画延長 L = 728.8m (左岸 L=374.5 右岸 L=354.3m)

令和3年度施工範囲
L=33.5m (両岸)

令和5年度施工範囲 令和6年度施工範囲
L=23.5m (右岸)L=24.5m (右岸)



起工

単県 実施設計

IP. 14
令和6年度施工範囲

IP1 IA 62-17-04 R 6.000 TL 3.626 CL 6.522 SL 1.010	IP2 IA 5-34-23	IP3 IA 15-33-41	IP4 IA 4-37-46	IP5 IA 8-32-19	IP6 IA 2-21-59	IP7 IA 58-31-18 R 6.000 TL 3.362 CL 6.128 SL 0.878	IP8 IA 31-41-49 R 6.000 TL 1.703 CL 3.319 SL 0.237	IP9 IA 30-00-50 R 6.000 TL 1.699 CL 3.143 SL 0.212	IP10 IA 52-11-09 R 6.000 TL 2.939 CL 5.485 SL 0.681	IP11 IA 17-16-22 R 6.000 TL 0.911 CL 1.809 SL 0.069	IP12 IA 46-16-30 R 6.000 TL 2.564 CL 4.846 SL 0.525	IP13 IA 28-01-14	IP14 IA 5-00-30	IP15 IA 1-38-50	IP16 IA 10-19-40	IP17 IA 8-23-18	IP18 IA 7-49-01	IP19 IA 5-02-16	IP20 IA 13-41-08	IP21 IA 13-11-21	IP22 IA 25-53-19 R 6.000 TL 2.758 CL 4.422 SL 0.313	IP23 IA 2-54-04	IP24 IA 36-24-00 R 6.000 TL 1.933 CL 3.812 SL 0.316	IP25 IA 39-39-17 R 6.000 TL 2.885 CL 5.537 SL 0.594	IP26 IA 12-28-26	IP27 IA 47-13-47 R 12.000 TL 5.246 CL 9.892 SL 1.097	IP28 IA 35-07-03 R 26.000 TL 8.227 CL 15.936 SL 1.271	IP29 IA 24-14-12 R 17.000 TL 3.650 CL 7.191 SL 0.388	IP30 IA 28-14-09 R 10.000 TL 2.515 CL 4.928 SL 0.312	IP31 IA 91-57-09 R 8.000 TL 8.271 CL 12.839 SL 3.512	IP32 IA 33-13-49 R 10.000 TL 2.894 CL 5.850 SL 0.436	IP33 IA 10-54-33	IP34 IA 18-20-36
---	-------------------	--------------------	-------------------	-------------------	-------------------	---	---	---	--	--	--	---------------------	--------------------	--------------------	---------------------	--------------------	--------------------	--------------------	---------------------	---------------------	--	--------------------	--	--	---------------------	---	--	---	---	---	---	---------------------	---------------------

河川名	絹屋川
絹屋川外河川修繕工事	
図名	平面図
位置	西伯郡南部町絹屋
縮尺	S=1:500 単位 M
図号	全 13 葉中の内 1
令和6年度施行	鳥取県
西部総合事務所米子県土整備局	

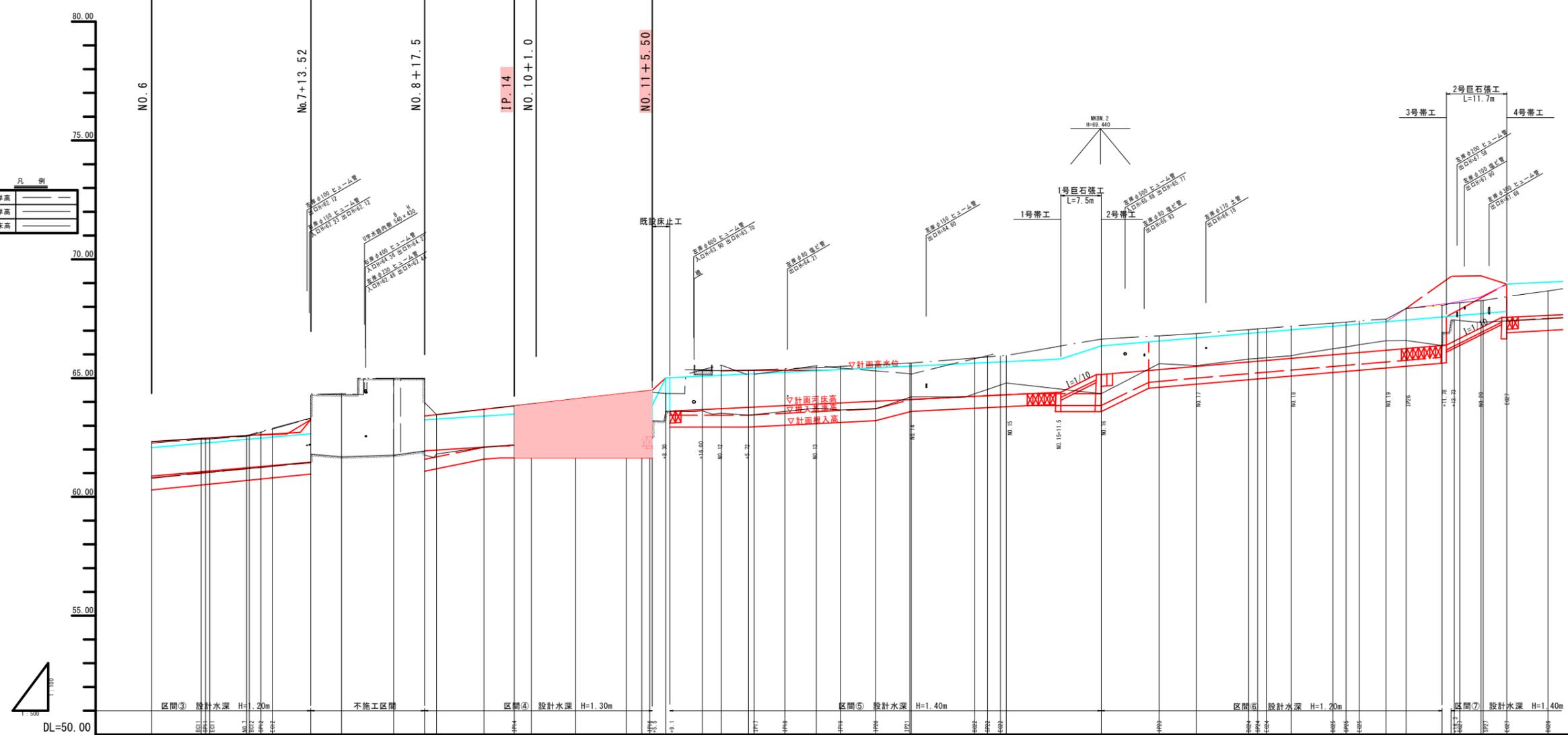
世界測地系

右岸

令和3年度施工範囲
L=33.5m (両岸)

令和5年度施工範囲 令和6年度施工範囲
L=3.2m (左岸) L=29.1m (左岸)
L=23.5m (右岸) L=24.5m (右岸)

河川修繕工事計画延長 L=541.4m



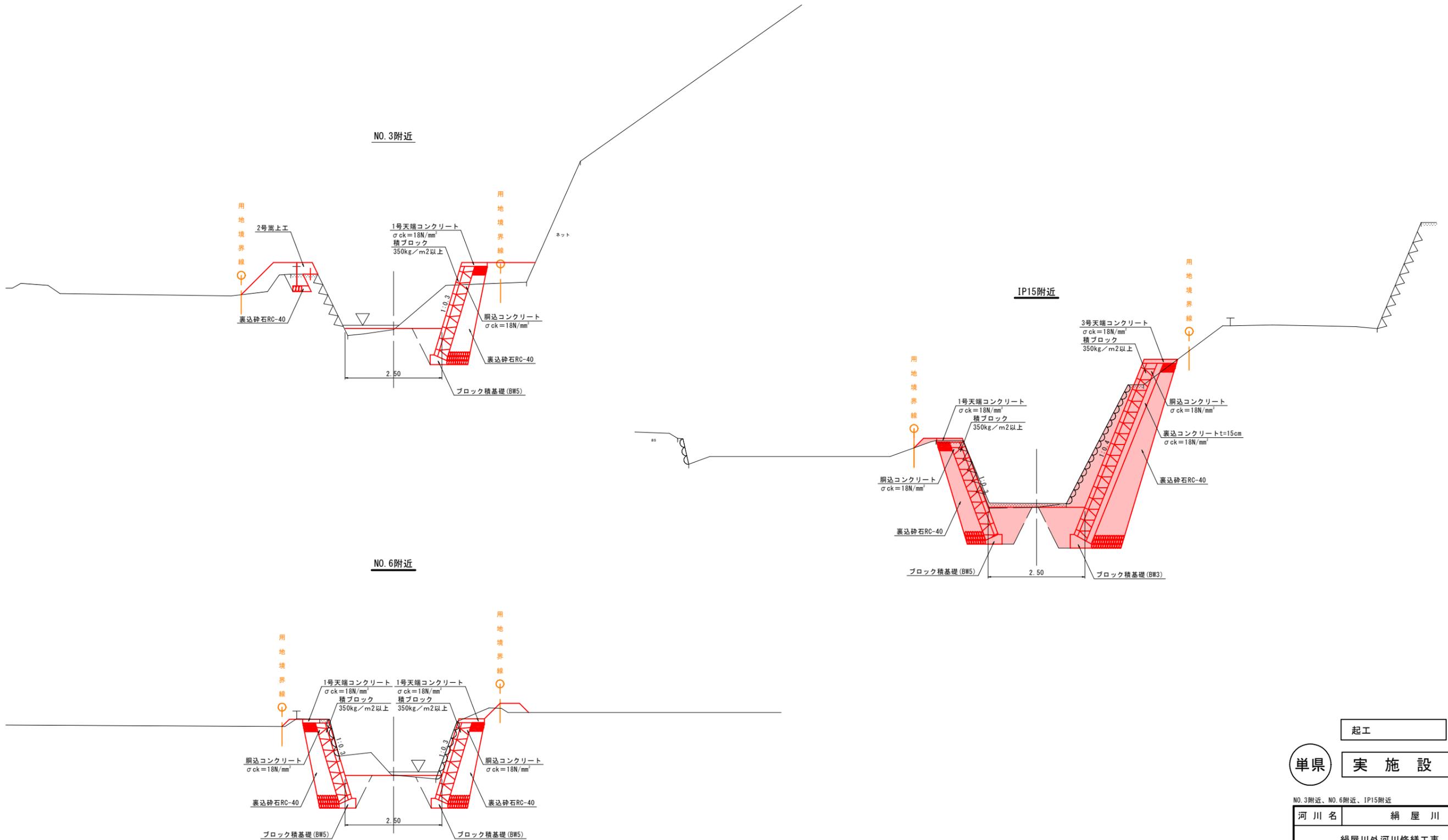
測点	岸距離	追加距離	河床高		地盤高		計画		現河床勾配		計画勾配	
			左岸高	右岸高	河床高	築堤高	河床高	高水位	河床	築堤	河床	高水
NO. 6	11.680	120.000	62.23	62.21	60.88							
BP11	10.447	130.447	62.48	62.42	61.06							
BP11	0.905	131.352	62.42	62.43	61.07							
BP11	0.904	132.256	62.48	62.44	61.09							
NO. 7	2.745	145.000	62.35	62.35	61.22							
BP12	2.423	142.577	62.75	62.75	61.28							
BP12	2.423	145.449	62.88	62.85	61.32							
+13.52	6.071	153.520	63.32	63.30	61.46							
NO. 8	6.489	160.000	64.35	64.34								
BP13	10.939	170.939	64.99	64.97	61.94							
+17.50	6.511	177.500	64.99	64.97	61.97							
NO. 9	2.500	180.000	62.48	62.48	62.10							
+10.00	10.000	190.000	63.69	63.69	62.10							
BP14	6.397	196.397	63.83	63.83	62.18							
NO. 10	3.603	200.000	63.99	63.99	62.23							
BP15	9.298	209.298	64.95	64.95	62.34							
NO. 11	10.714	220.000	64.25	64.25	62.48							
BP15	5.269	225.269	64.44	64.44	62.52							
BP15	1.444	226.713	64.44	64.44	62.54							
BP15	3.403	228.300	64.35	64.35	62.55							
+16.00	7.709	236.000	65.32	65.32	63.68							
NO. 12	4.000	240.000	65.31	65.31	63.71							
BP17	5.726	245.726	65.35	65.35	63.77							
BP17	1.189	246.915	65.35	65.35	63.78							
BP18	6.482	253.201	65.60	65.60	63.84							
NO. 13	6.009	260.000	65.44	65.44	63.91							
BP19	5.003	265.003	65.49	65.42	63.96							
BP20	7.428	272.428	65.95	65.95	64.03							
BP21	7.193	279.600	64.19	64.19	64.10							
NO. 14	0.310	280.000	64.21	64.21	64.10							
BP22	13.338	293.338	65.84	65.84	64.23							
BP22	2.711	296.049	64.52	64.52	64.25							
BP22	2.711	298.760	64.71	64.71	64.28							
NO. 15	1.240	300.000	64.79	64.79	64.29							
+11.5	311.5		64.52	64.52	64.40							
BP23	20.000	320.000	65.82	65.82	65.15							
+5.0	325.0		65.82	65.82	65.15							
BP23	12.200	332.200	65.61	65.61	65.35							
NO. 17	7.809	340.000	66.87	66.87	65.49							
BP24	11.034	351.034	67.94	67.94	65.67							
BP24	1.906	352.940	65.83	65.83	65.71							
BP24	1.906	354.846	65.84	65.84	65.74							
NO. 18	5.154	360.000	65.94	65.94	65.83							
BP25	8.806	368.806	66.23	66.23	65.98							
BP25	2.769	371.574	64.31	64.31	66.02							
BP25	2.768	374.342	66.40	66.40	66.07							
NO. 19	5.699	380.000	66.57	66.57	66.17							
BP26	4.207	384.207	66.58	66.58	66.24							
BP26	7.573	391.780	66.92	66.92	66.37							
BP26	1.990	393.770	66.92	66.92	66.37							
BP26	1.791	395.561	67.42	67.42	66.56							
NO. 20	4.426	400.000	67.34	67.34	66.72							
BP27	0.467	400.467	67.35	67.35	66.72							
BP27	4.948	405.415	67.40	67.40	66.74							
BP28	8.609	414.022	67.50	67.50	67.64							

起工

単県 実施設計

河川名	絹屋川		
絹屋川外河川修繕工事			
図名	縦断面図		
位置	西伯郡南部町絹屋		
縮尺	V=1:100	単位	M
図号	全 13 葉中の内 2		
令和6年度施行 鳥取県			
西部総合事務所米子県土整備局			

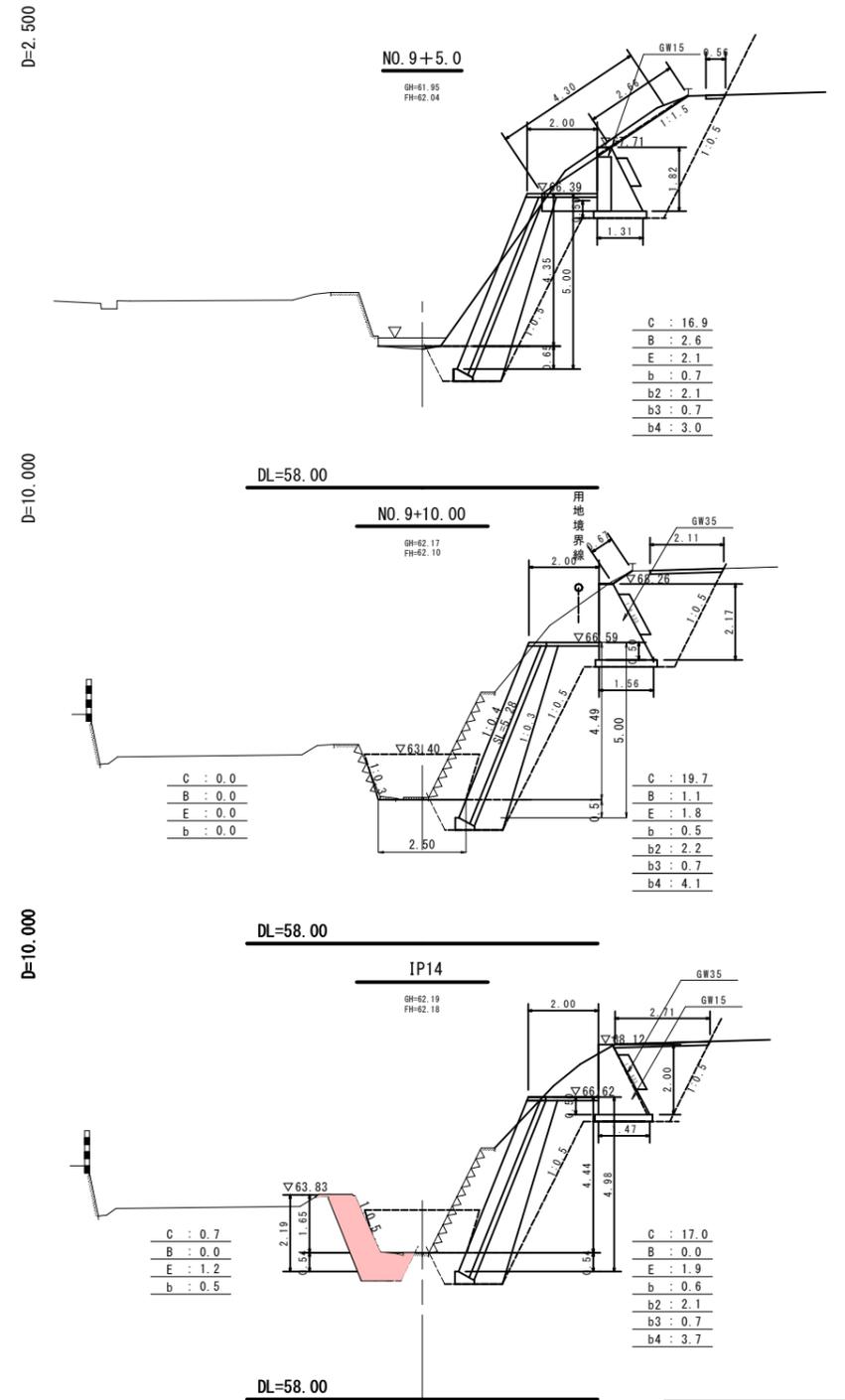
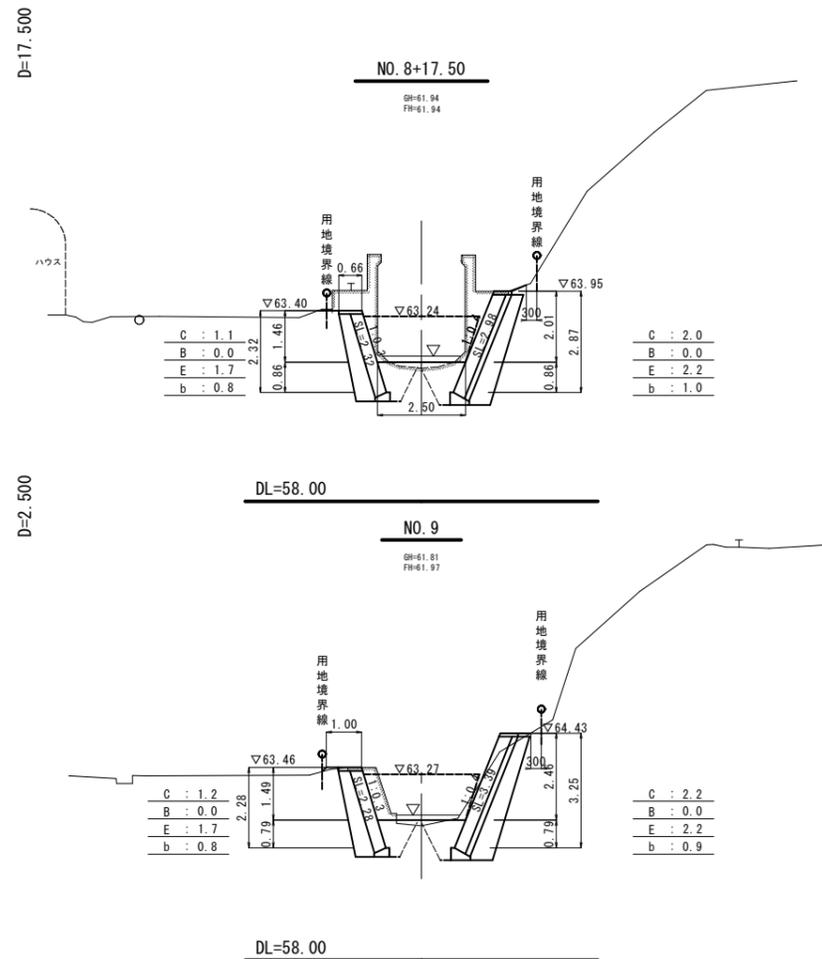
標準断面図(1)
S=1:50



起工

単県 実施設計

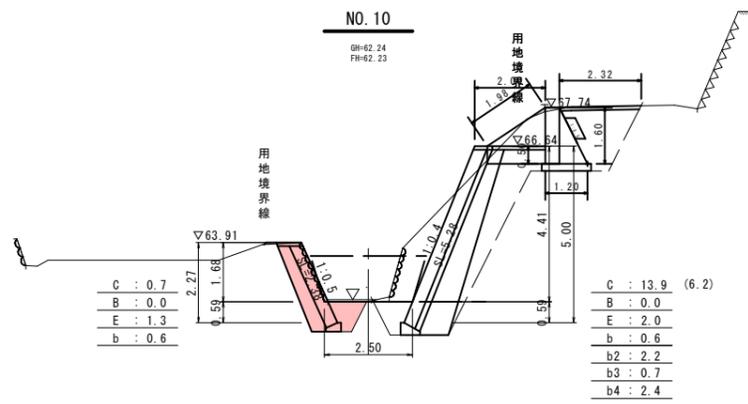
河川名	網屋川		
網屋川外河川修繕工事			
図名	標準断面図 (其の1)		
位置	西伯郡南部町網屋		
縮尺	S=1:50	単位	M
図号	全 13葉中の内 3		
令和6年度施行	鳥取県		
西部総合事務所米子県土整備局			



起工
 単県 実施設計

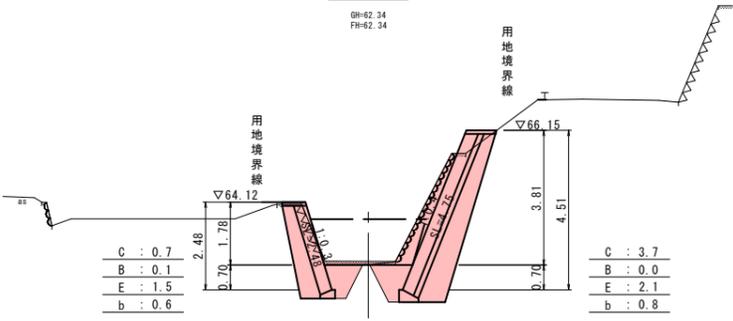
凡 例	
C	掘削
B	盛土
E	床掘
b	埋戻し

NO. 4+12.00~NO. 9+10.00	
河川名	絹屋川
絹屋川外河川修繕工事	
図名	横断面図
位置	西伯郡南部町絹屋
縮尺	S=1:100 単位 M
図号	全 13 葉中の内 4
令和6年度施行 鳥取県	
西部総合事務所米子県土整備局	



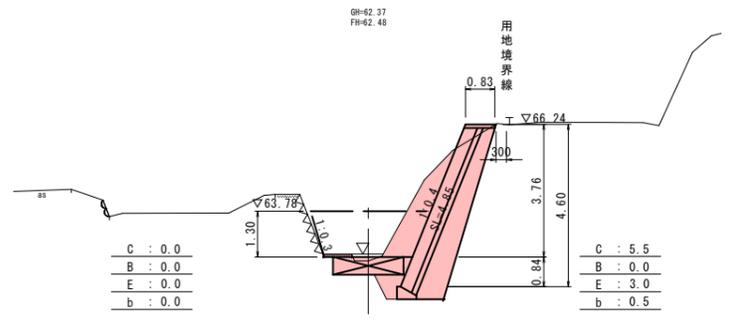
DL=58.00

IP15



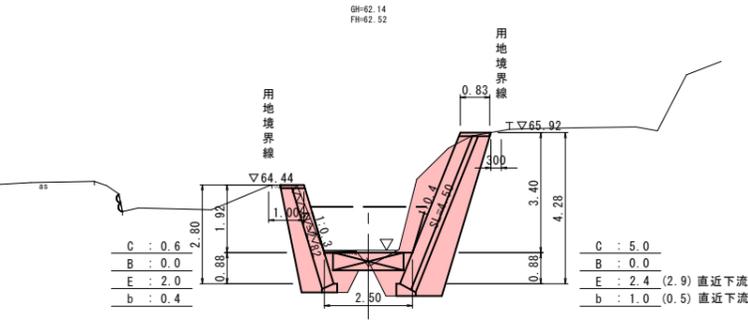
DL=58.00

NO. 11

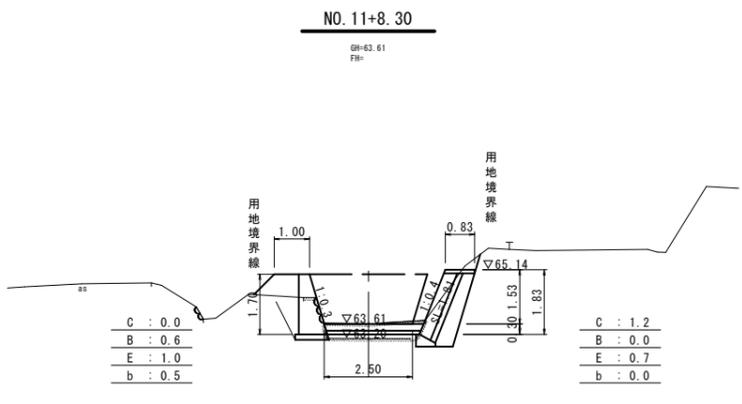


DL=58.00

NO. 11+3.25

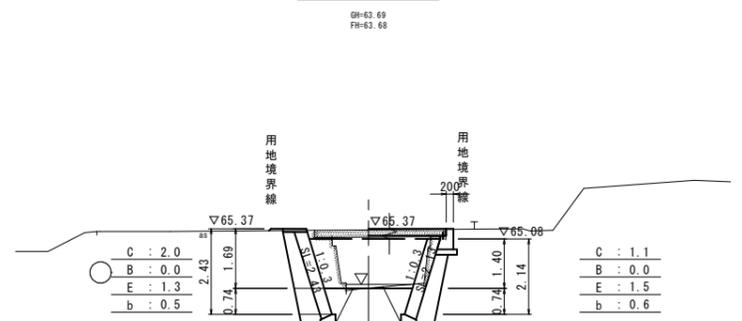


DL=58.00



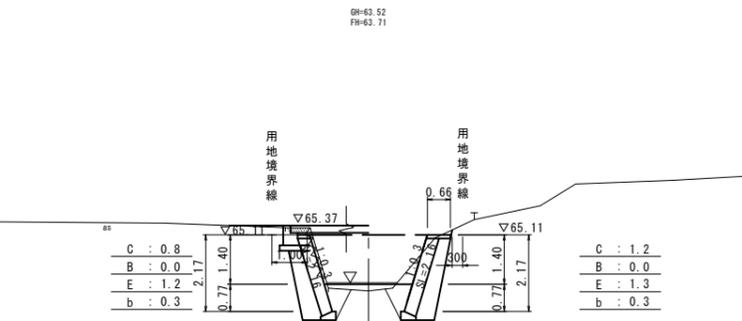
DL=60.00

NO. 11+16.00



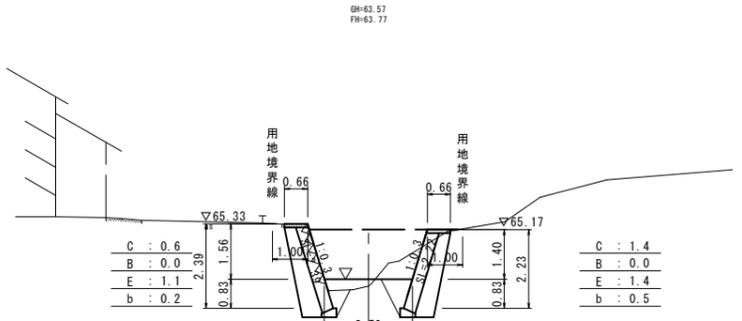
DL=60.00

NO. 12

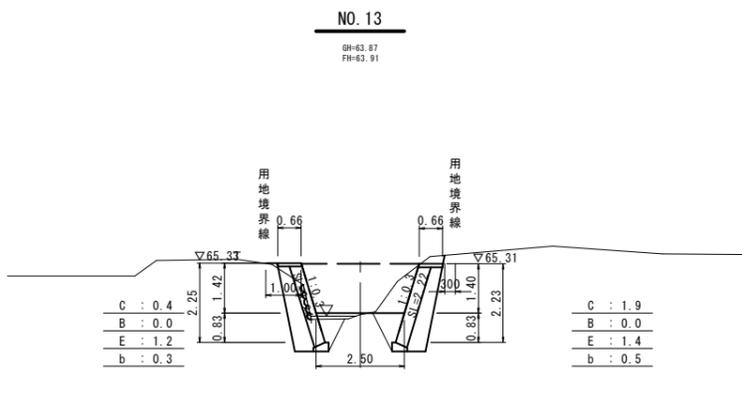


DL=60.00

NO. 12+5.72

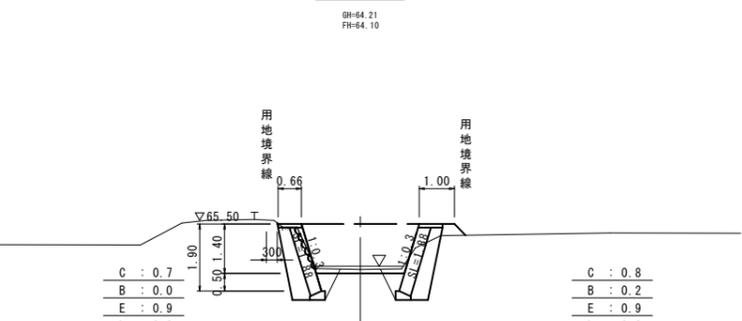


DL=60.00



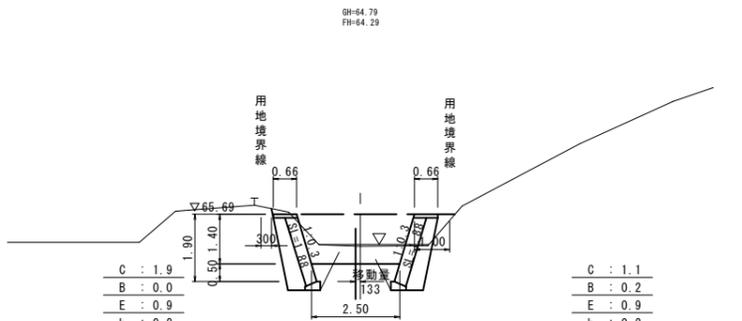
DL=60.00

NO. 14



DL=60.00

NO. 15



DL=60.00

起工

単県 実施設計

NO. 10~NO. 15

河川名	絹屋川		
絹屋川外河川修繕工事			
図名	横断面図 (其の 3)		
位置	西伯郡南部町絹屋		
縮尺	S=1:100	単位	M
図号	全 13葉中の内 5		
令和6年度施行		鳥取県	
西部総合事務所米子県土整備局			

凡 例	
C	掘削
B	盛土
E	床掘
b	埋戻し

D=9.286

D=10.714

D=3.250

D=5.050

D=7.700

D=4.000

D=5.720

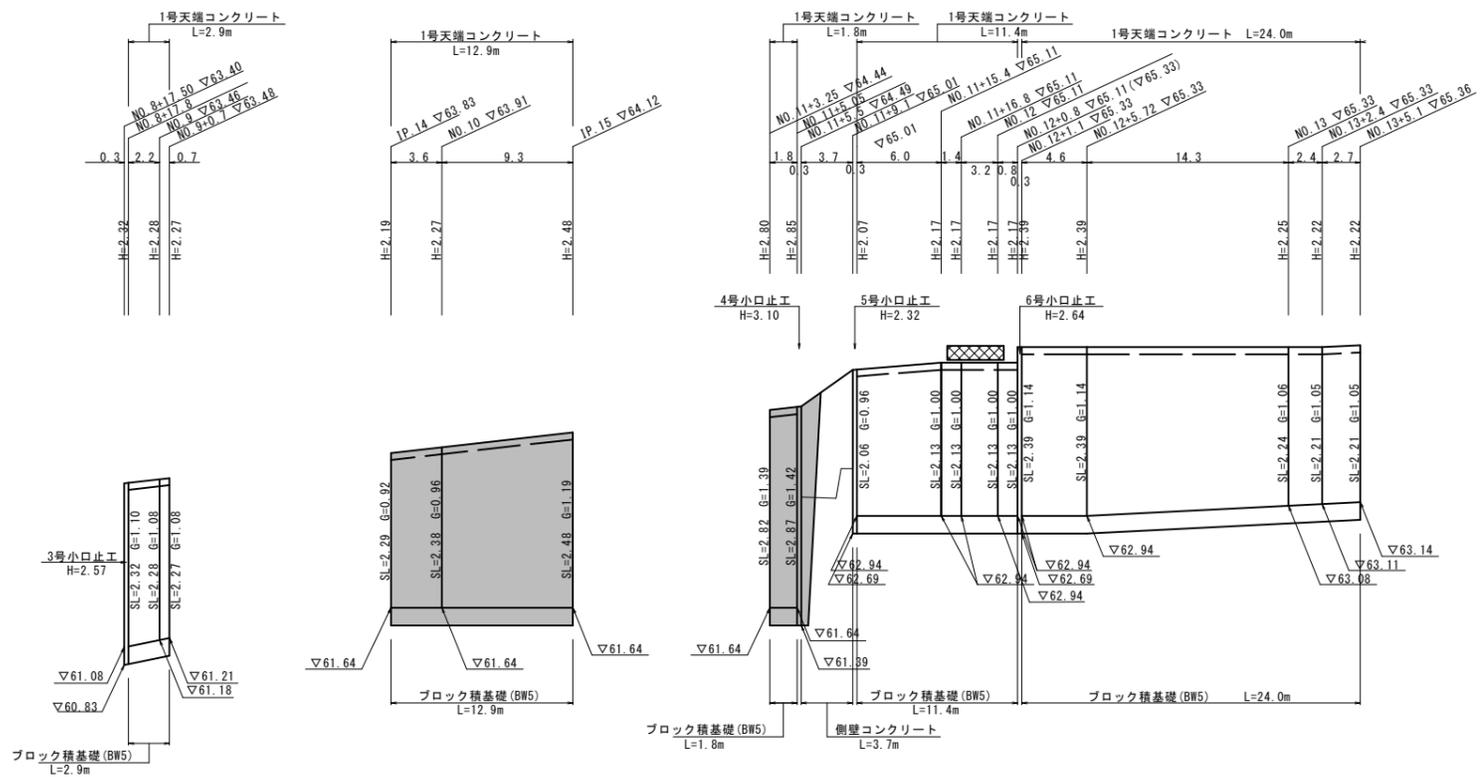
D=14.280

D=20.000

D=20.000

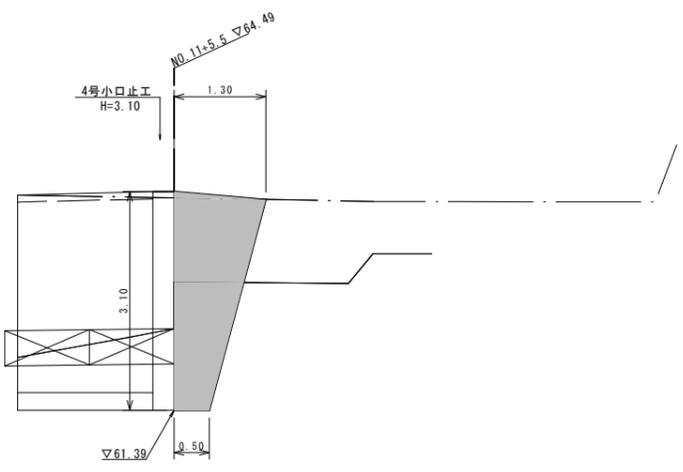
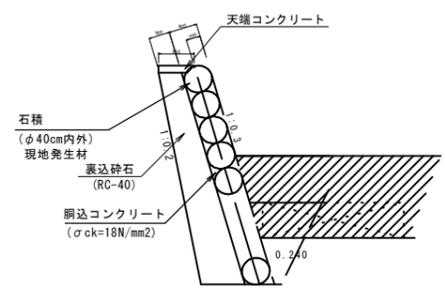
D=20.000

左岸ブロック積展開図(1)
H=1:250 V=1:50

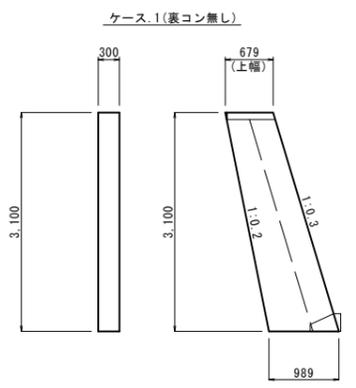


擦り付け工展開図
s=1:50

擦り付け工標準図
s=1:50



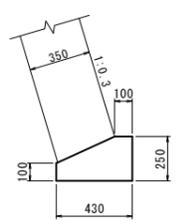
4号小口止工構造図
s=1:50



数量表 (4号小口止工) 1.0箇所当たり

名称	規格	計算式	数量
コンクリート	σck=18N/mm2	1/2(0.679+0.989) × 3.10 × 0.30	0.776 m3
型枠	小型構造物	(0.679+0.989) × 3.10 × 0.30	6.142 m2

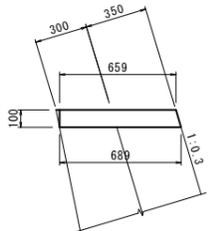
ブロック積基礎(BW5)
S=1:20



数量表 (ブロック積基礎BW5) 10.0m当たり

名称	規格	計算式	数量
コンクリート	σck=18N/mm2	小構造物標準設計図書より	0.828 m3
型枠	小型構造物	"	3.500 m2

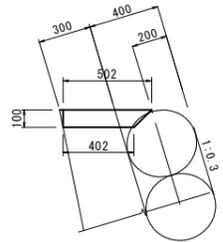
1号天端コンクリート
S=1:20



数量表 (1号天端コンクリート) 10.0m当たり

名称	規格	計算式	数量
コンクリート	σck=18N/mm2	1/2(0.659+0.689) × 0.10 × 10.0	0.674 m3
型枠	小型構造物	0.10 × (1.000+1.044) × 10.0	2.044 m2

擦り付け工天端コンクリート
左岸側
S=1:20



数量表 (擦り付け工天端コンクリート) 10.0m当たり

名称	規格	計算式	数量
コンクリート	σck=18N/mm2	1/2(0.502+0.402) × 0.10 × 10.0	0.452 m3
型枠	小型構造物	0.10 × 10.0	1.000 m2

起工

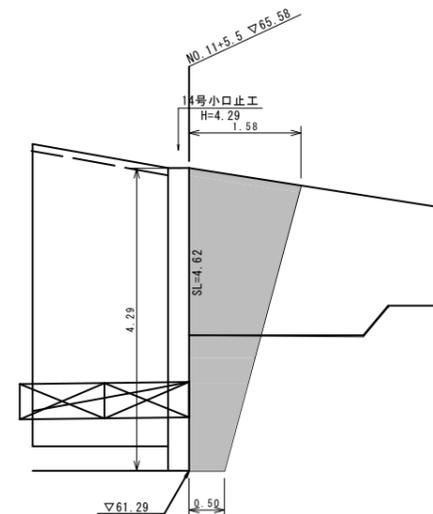
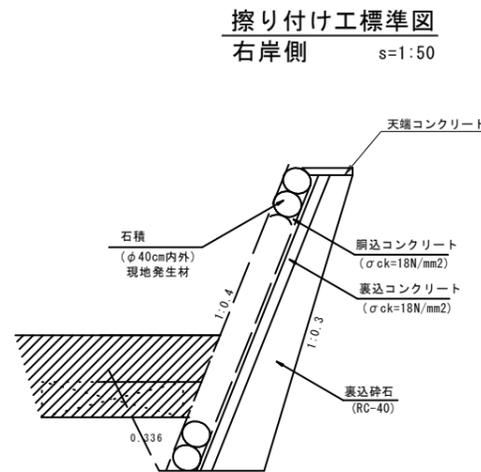
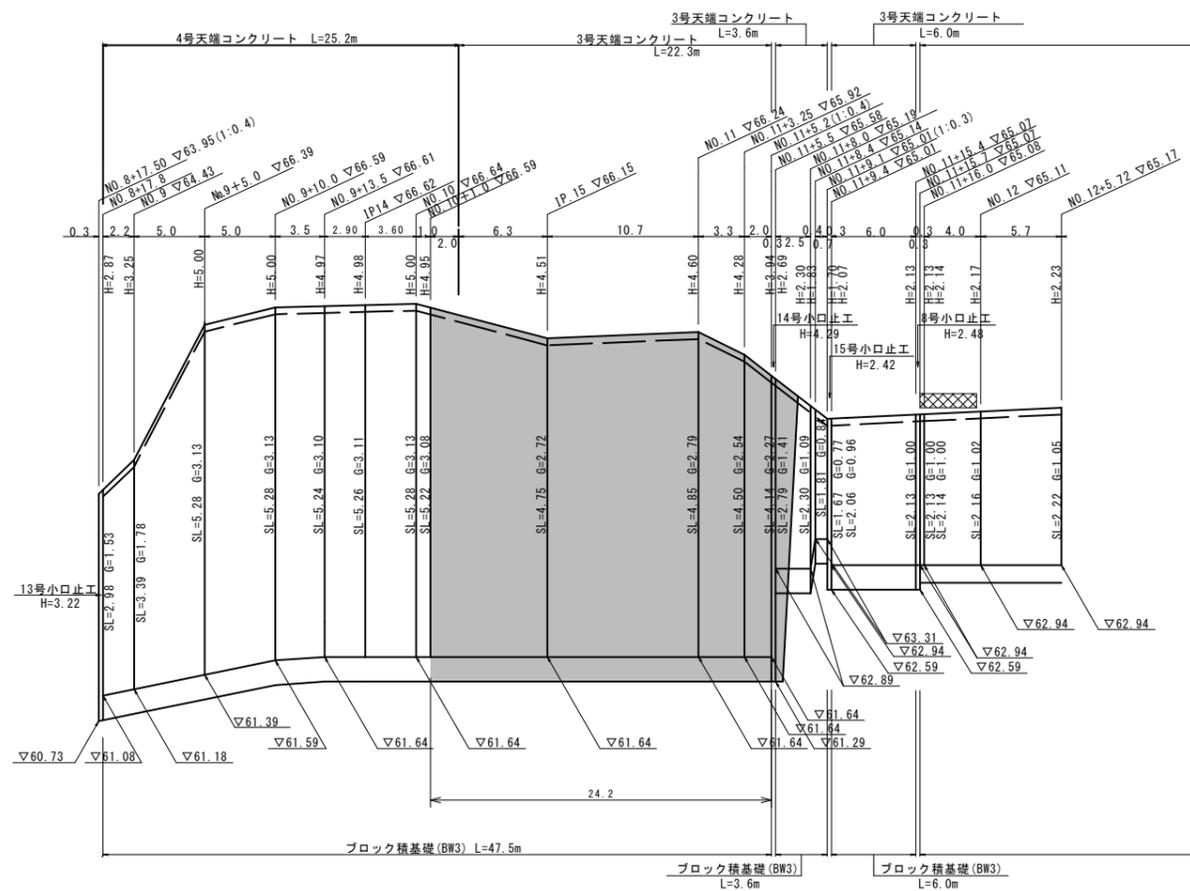
単県 実施設計

ブロック積展開図(1)

河川名	絹屋川
絹屋川外河川修繕工事	
図名	構造図 (其の1)
位置	西伯郡南部町絹屋
縮尺	図示 単位 M
図号	全 13葉中の内 6
令和6年度施行	鳥取県
西部総合事務所米子県土整備局	

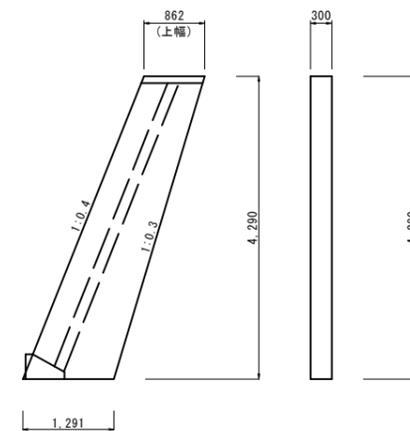
右岸ブロック積展開図(1)
H=1:250 V=1:50

擦り付け工展開図
右岸側 s=1:50



14号小口止工構造図
s=1:50

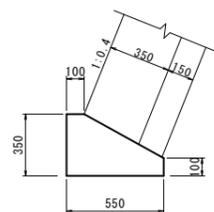
ケース.2(裏コン有り)



数量表 (14号小口止工) 1.0箇所当たり

名称	規格	計算式	数量
コンクリート	$\sigma_{ck}=18N/mm^2$	$1/2(0.862+1.291) \times 4.29 \times 0.30$	1.385 m ³
型枠	小型構造物	$(0.862+1.291) \times 4.29 + 4.29 \times 1.077 \times 0.30$	10.622 m ²

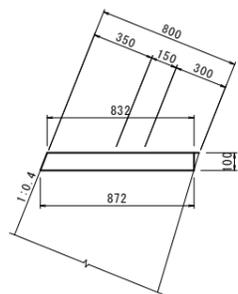
ブロック積基礎 (BW3)
S=1:20



数量表 (ブロック積基礎BW3) 10.0m当たり

名称	規格	計算式	数量
コンクリート	$\sigma_{ck}=18N/mm^2$	小構造物標準設計図案より	1.363 m ³
型枠	小型構造物	"	4.500 m ²

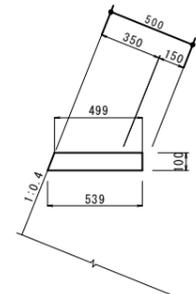
3号天端コンクリート
S=1:20



数量表 (3号天端コンクリート) 10.0m当たり

名称	規格	計算式	数量
コンクリート	$\sigma_{ck}=18N/mm^2$	$1/2(0.832+0.872) \times 0.10 \times 10.0$	0.852 m ³
型枠	小型構造物	$0.10 \times (1.000+1.077) \times 10.0$	2.077 m ²

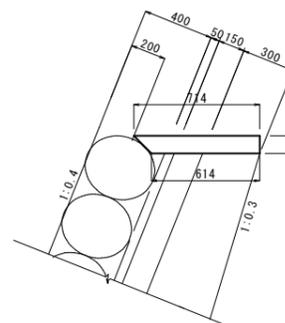
4号天端コンクリート
S=1:20



数量表 (4号天端コンクリート) 10.0m当たり

名称	規格	計算式	数量
コンクリート	$\sigma_{ck}=18N/mm^2$	$1/2(0.499+0.539) \times 0.10 \times 10.0$	0.519 m ³
型枠	小型構造物	$0.10 \times (1.000+1.077) \times 10.0$	2.077 m ²

擦り付け工天端コンクリート
右岸側 S=1:20



数量表 (擦り付け工天端コンクリート) 10.0m当たり

名称	規格	計算式	数量
コンクリート	$\sigma_{ck}=18N/mm^2$	$1/2(0.714+0.614) \times 0.10 \times 10.0$	0.664 m ³
型枠	小型構造物	$0.10 \times 1.000 \times 10.0$	1.000 m ²

起工

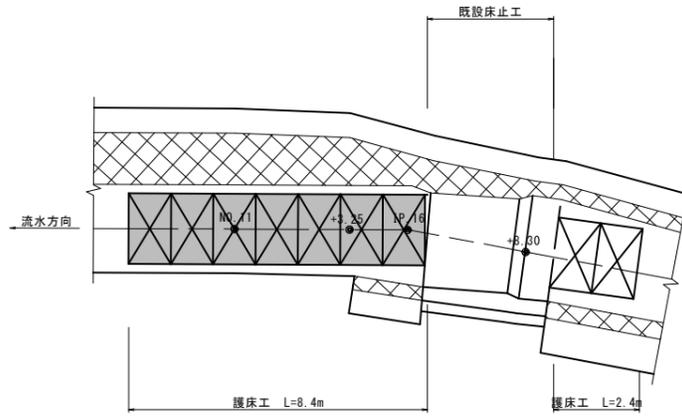
単県 実施設計

ブロック積展開図(3)

河川名	網屋川
網屋川外河川修繕工事	
図名	構造図 (其の3)
位置	西伯郡南部町網屋
縮尺	図示単位 M
図号	全 13葉中の内 7
令和6年度施行	鳥取県
西部総合事務所米子県土整備局	

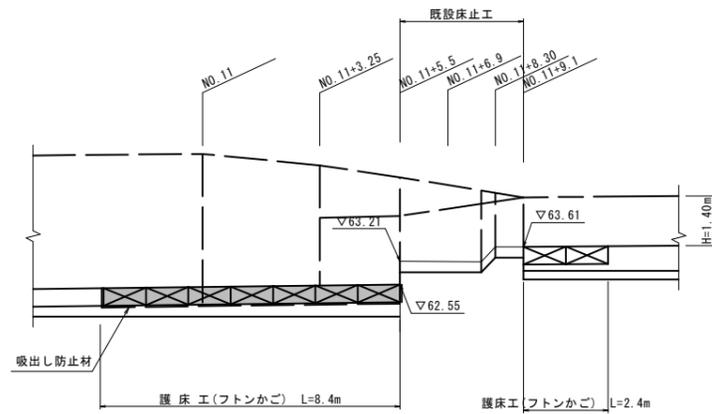
平面図

S=1:100



側面図

S=1:100



敷設延長 $L = (\text{落差高} + \text{越流水深}) \times 3$
 $= [(63.61 - 62.55) + 1.40] \times 3 = 7.38 \leq 8.4 (7 \times 1.2)$

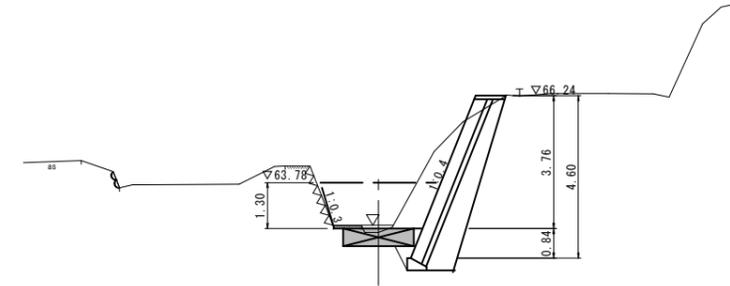
注) 砂防技術基準 P2-162より引用

「上流側護床工長は、計画高水深よりも長くしたほうがよい。」より
 設計水深 $H = 1.40\text{m} \leq 1.20 \times 2 = 2.40\text{m} (2 \times 1.2) \dots \text{OK}$

注) 床止めの構造設計手引き P61より引用

NO. 11

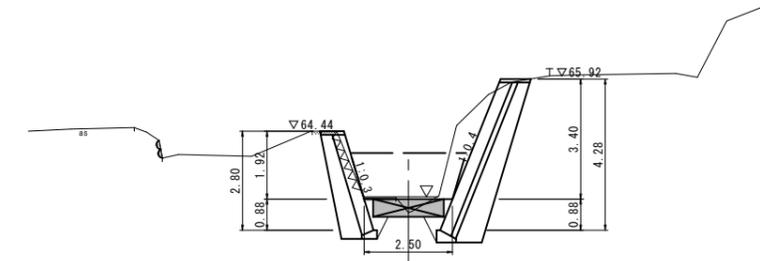
GH=62.37
FH=62.48



DL=58.00

NO. 11+3.25

GH=62.14
FH=62.52



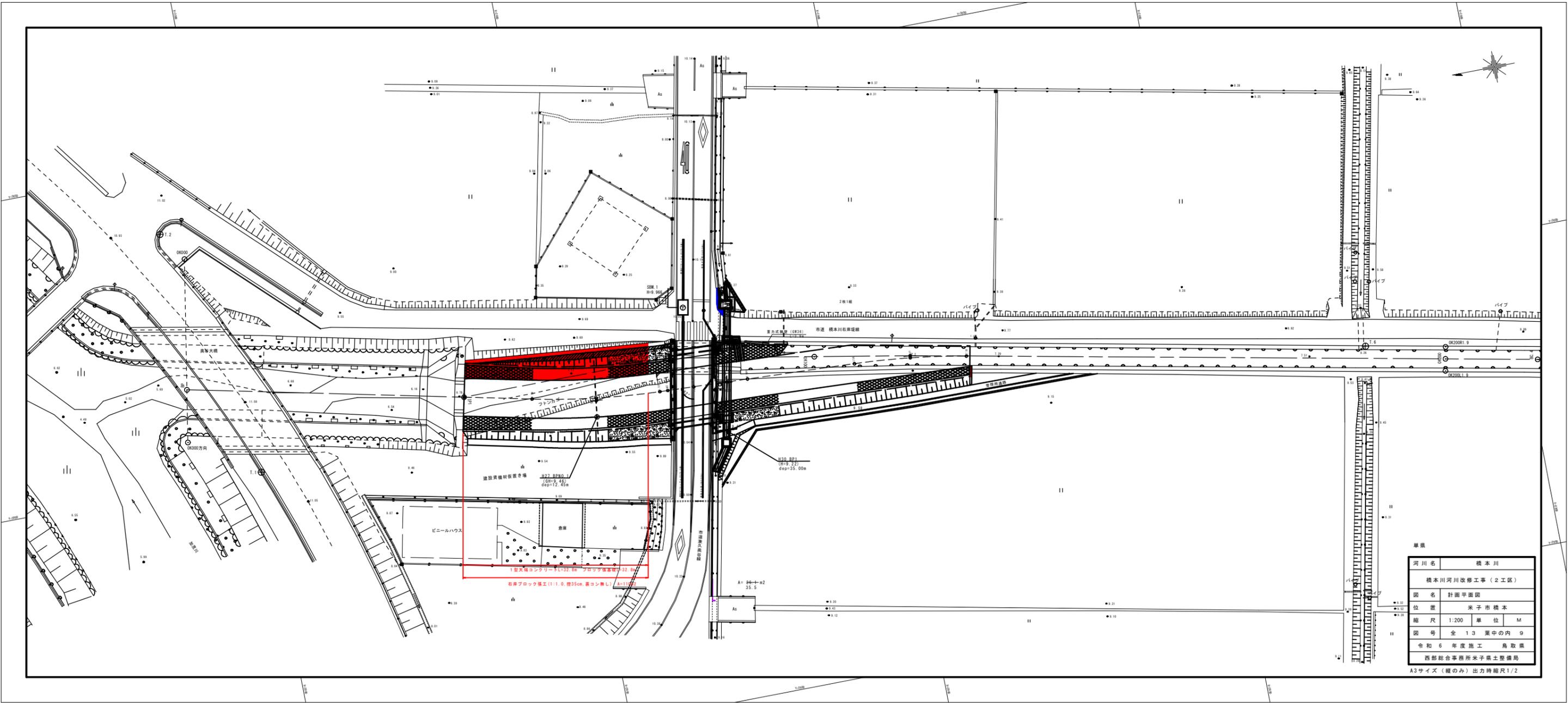
DL=58.00

起工

単県

実施設計

河川名	網屋川		
網屋川外河川修繕工事			
図名	構造図 (其の8)		
位置	西伯郡南部町網屋		
縮尺	図示	単位	M
図号	全13葉中の内 8		
平成	6	年度施行	鳥取県
西部総合事務所米子県土整備局			



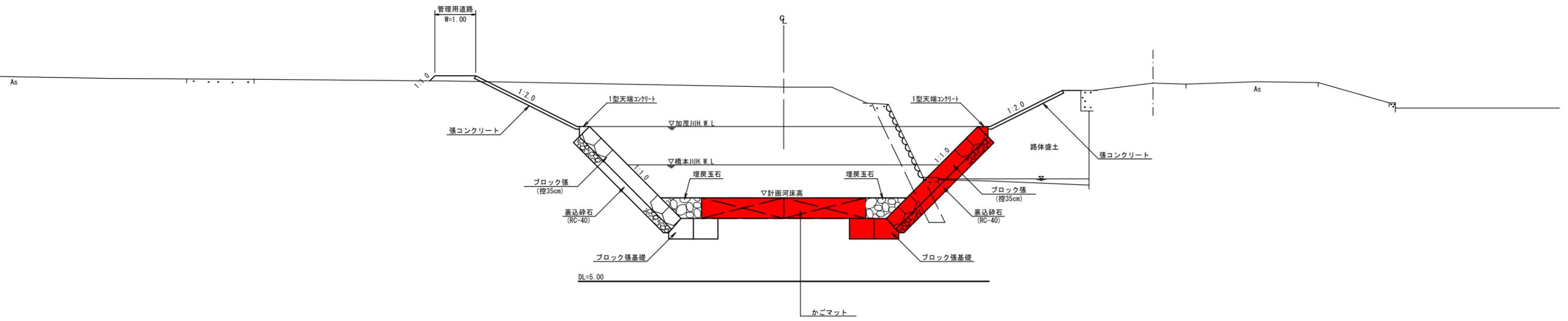
河川名	橋本川
橋本川河川改修工事(2工区)	
図名	計画平面図
位置	米子市橋本
縮尺	1:200 単位 M
図号	全 13 葉中の内 9
令和 6 年度施工 鳥取県	
西部総合事務所米子県土整備局	

A3サイズ(縦のみ)出力時縮尺1/2

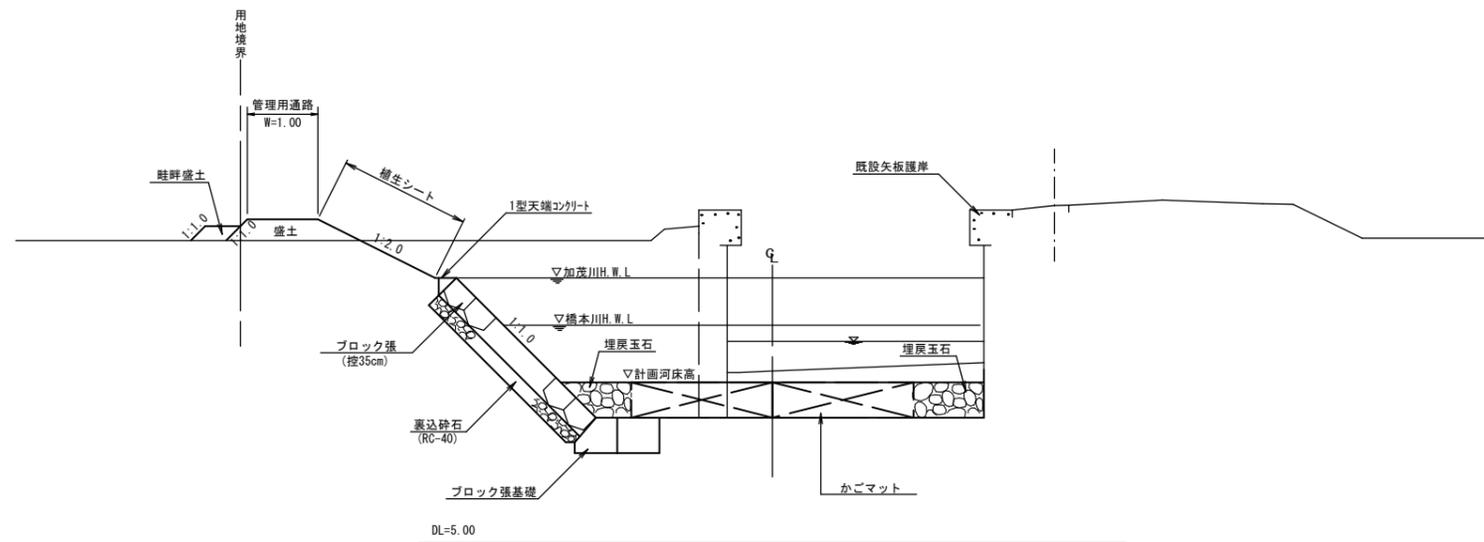
標準断面図

S=1:50

EC.1付近



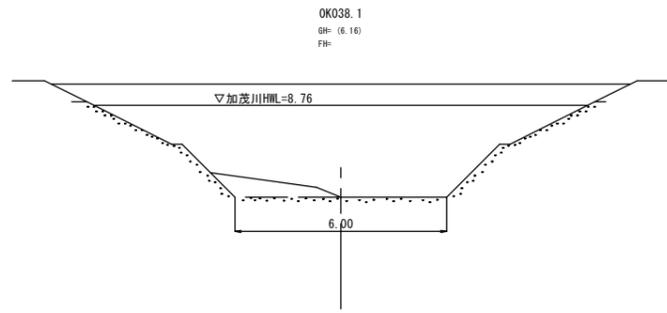
BC.2付近



単 県

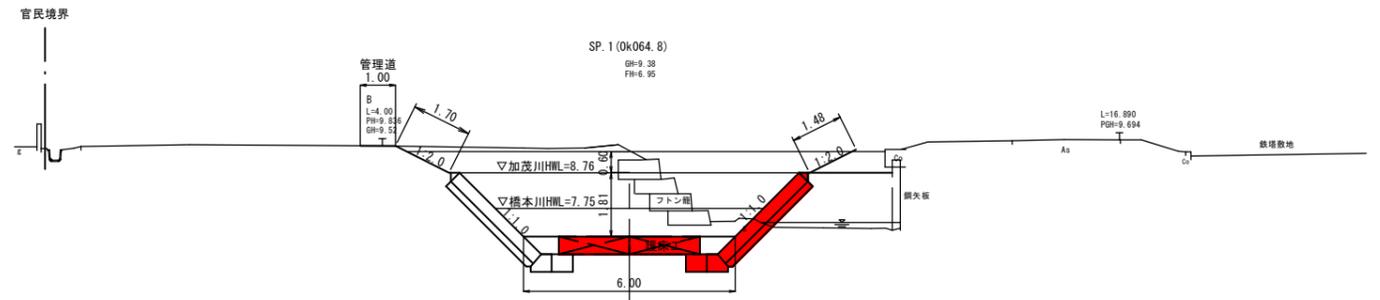
河川名	橋本川		
橋本川河川改修工事(2工区)			
図名	標準断面図		
位置	米子市奥谷		
縮尺	1:50	単位	M
図号	全 13 葉中の内 10		
令和 6 年度施工		鳥取県	
西部総合事務所米子県土整備局			

※A3出力時は表示縮尺の1/2



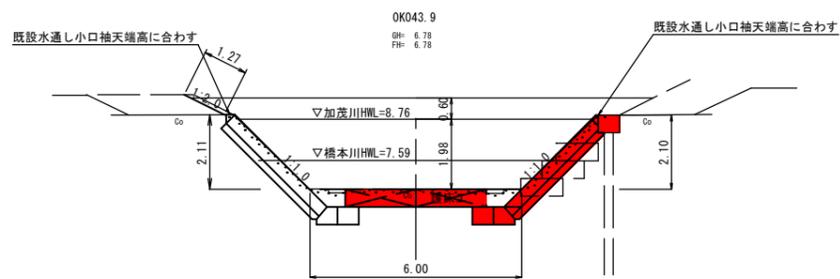
DL=10.00

D=5.800



DL=0.00

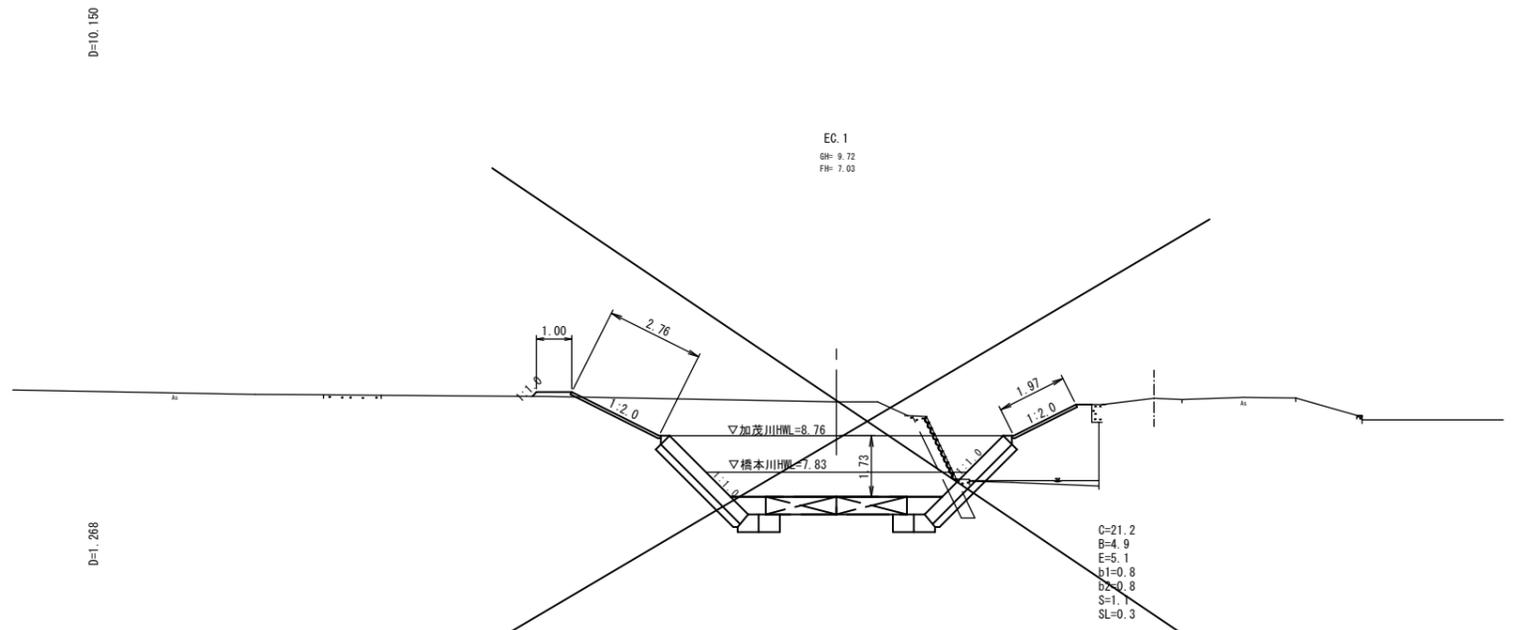
C=14.7
B=4.3
E=5.2
b1=0.7
b2=0.8
F=2.2



DL=0.00

C=1.7
E=5.1
b1=0.7
b2=0.8
F=1.8

D=10.770

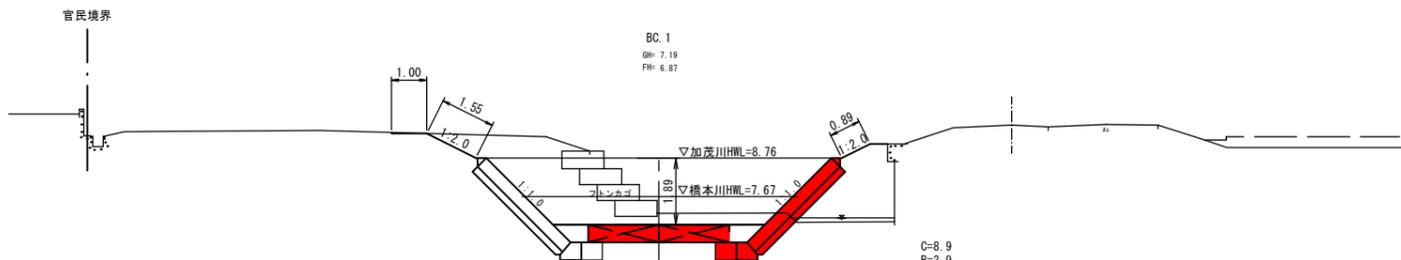


DL=0.00

C=21.2
B=4.9
E=5.1
b1=0.8
b2=0.8
S=1.1
SL=0.3

D=10.150

D=1.268



DL=0.00

C=8.9
B=3.9
E=5.2
b1=0.7
b2=0.8
F=2.2

D=10.150

凡例

C	掘削
B	路体盛土
E	床掘
b1	埋戻
b2	埋戻 (玉石)
Co1	コンクリート無筋
Co2	コンクリート(?)
S	石積取壊し
SL	強コンクリート
F	ふとんカゴ取壊し

単県

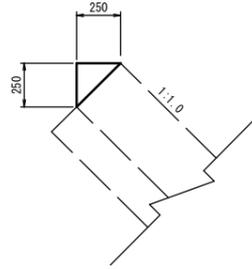
河川名	橋本川		
橋本川河川改修工事 (2工区)			
図名	河川横断面図 (其の1)		
位置	米子市奥谷		
縮尺	1:100	単位	M
図号	全 13 葉中の内 11		
令和 6 年度施工 鳥取県			
西部総合事務所米子県土整備局			

※A3出力時は表示縮尺の1/2

護岸工構造図(1)

1型天端コンクリート

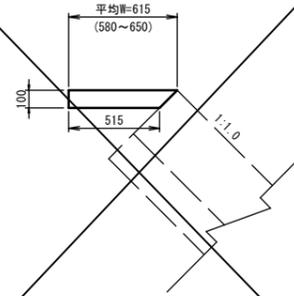
S=1:20



名称	規格	数式	単位	数量
コンクリート	$\sigma_{ck}=18N/mm^2$	$0.25 \times 0.25 \times 1/2 \times 10.0$	m ³	0.31
型枠		0.25×10.0	m ²	2.5
目地材	t=10mm	$0.25 \times 0.25 \times 1/2$	m ²	0.03

2型天端コンクリート

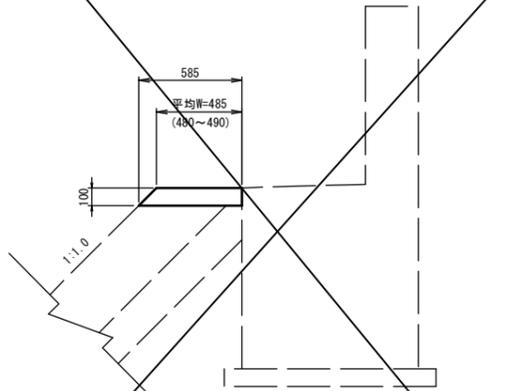
S=1:20



名称	規格	数式	単位	数量
コンクリート	$\sigma_{ck}=18N/mm^2$	$1/2 \times (0.62+0.52) \times 0.10 \times 10.0$	m ³	0.57
型枠		0.10×10.0	m ²	1.0
目地材	t=10mm	$1/2 \times (0.62+0.52) \times 0.10$	m ²	0.06

3型天端コンクリート

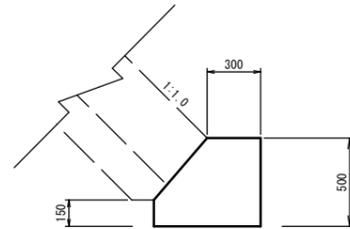
S=1:20



名称	規格	数式	単位	数量
コンクリート	$\sigma_{ck}=18N/mm^2$	$(0.49+0.59) \times 0.10 \times 1/2 \times 10.0$	m ³	0.54
型枠		0.14×10.0	m ²	1.4

ブロック張基礎

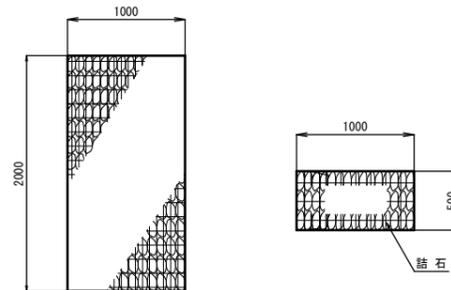
S=1:20



名称	規格	数式	単位	数量
コンクリート	$\sigma_{ck}=18N/mm^2$	鳥取県小構造物標準設計図集参照	m ³	2.48
型枠		—	m ²	11.1
目地材	t=10mm	—	m ²	0.25

かごマット

S=1:30



かごマット 100m2当たり

名称	規格	数式	単位	数量
かごマット	1000×500×2000		m ²	100.0
詰石		$100.0 \times 0.5 \times 0.9 (90\%)$	m ³	45.0

注)かごマットの編目は、その地域で生産される詰石の材質及び大きさによって決定する。

使用分類	種類	メッキ成分	メッキ付着量
蓋網	粗面メッキ鉄線	亜鉛 87%	220g/m ² 以上
		アルミ 11% Pb 2%	
その他	滑面メッキ鉄線	亜鉛 90% アルミ 10%	300g/m ² 以上

- ・1型天端コンクリート
- ・2型天端コンクリート
- ・平張コンクリート
- ・ブロック張基礎
- ・かごマット
- ・1号小口止工

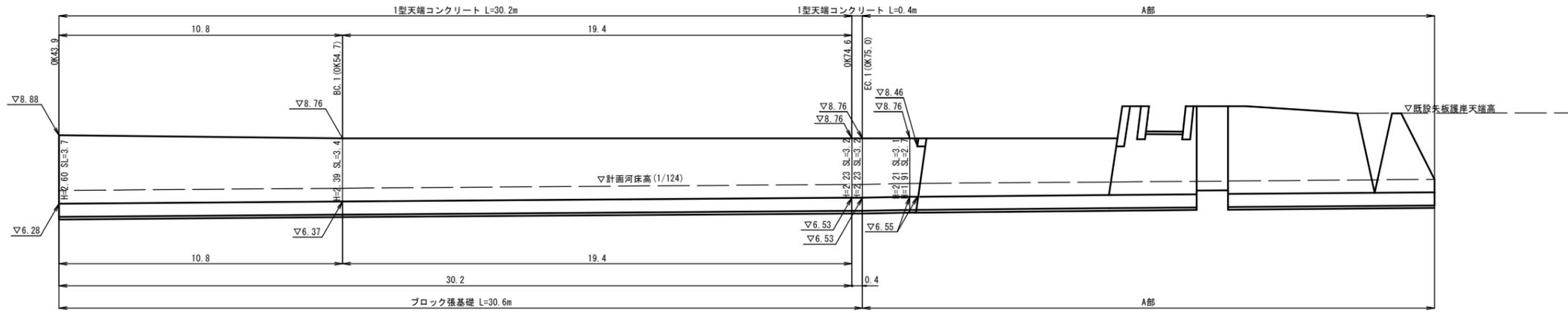
単 県

河川名	橋本川
橋本川河川改修工事(2工区)	
図名	護岸工構造図 (其の1)
位置	米子市奥谷
縮尺	図示 単位 MM
図号	全 13 葉中の内 12
令和6年度施工 鳥取県	
西部総合事務所米子県土整備局	

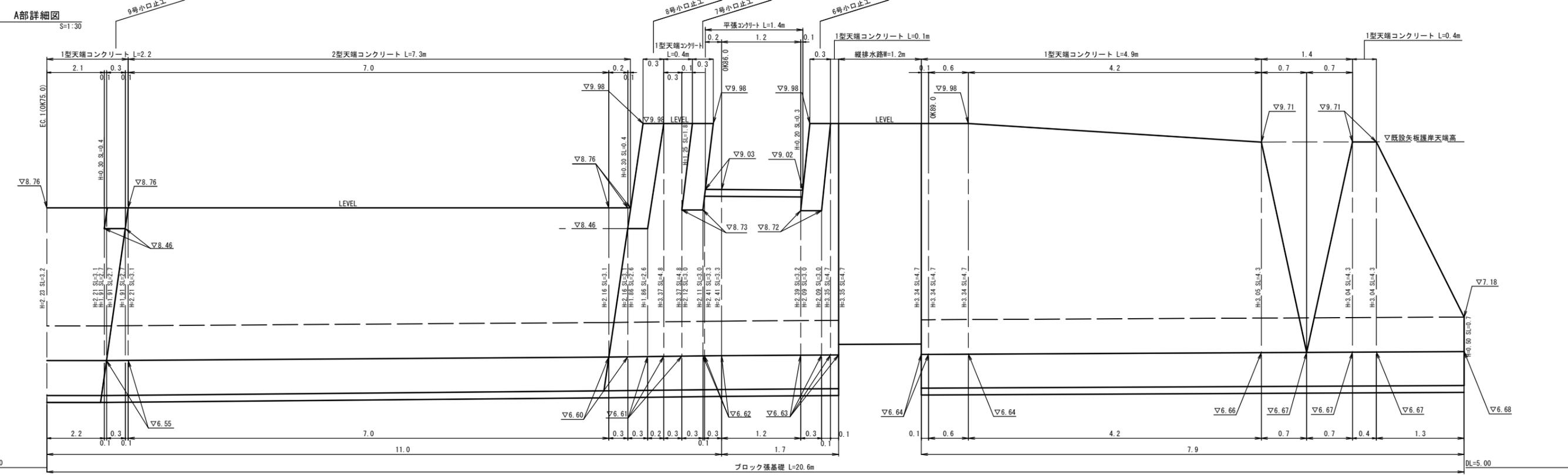
※A3出力時は表示縮尺の1/2

護岸工展開図(1)

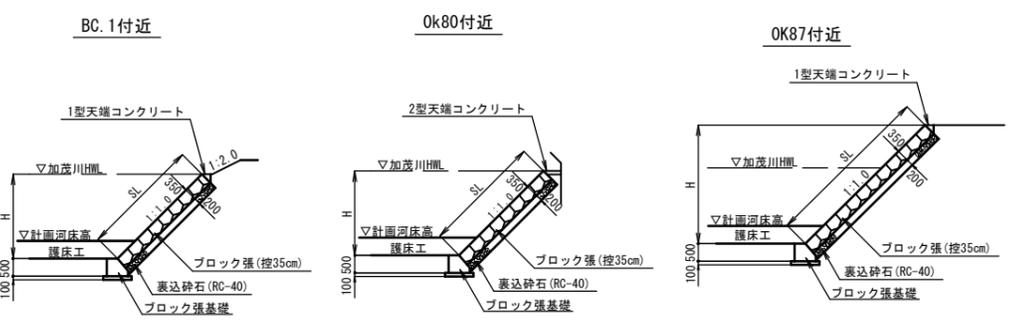
OK43.9~OK94.5 右岸
S=1:100



DL=0.00



標準断面図
S=1:100



単県	
河川名	橋本川
橋本川河川改修工事	
図名	護岸工展開図
位置	米子市奥谷
縮尺	図示 単位 M,MM
図号	全 13 葉中の内 13
令和 6 年度施工 鳥取県	
西部総合事務所米子県土整備局	

※A3出力時は表示縮尺の1/2