

测点名	X 座 标	Y 座 标	标 高
N310	148401.106	-19529.960	173.769
N429	148347.830	-19582.412	170.779
N430	148361.239	-19530.449	173.387
N431	148383.652	-19479.943	172.749
KBM-1 (KBM4)	148416.561	-19494.055	174.769
T-1	148461.282	-19528.009	176.520
T-2	148517.454	-19504.596	175.938
T-3	148546.608	-19466.862	176.314
T-4	148640.993	-19473.738	177.823
T-1	148709.486	-19494.871	180.204
T-5	148766.340	-19498.955	182.879
T-6	148831.157	-19460.318	188.014
T-7	148894.106	-19422.079	184.317
T-8	148974.241	-19384.249	186.525
T8-1	148964.527	-19355.338	187.325
T-9	148958.834	-19310.390	188.978
T-10	148988.722	-19251.157	191.493
T10-1	148992.154	-19237.193	191.740
T-11	149032.601	-19183.332	193.139
T-12	149032.128	-19131.741	193.594
T12-1	149075.592	-19094.287	195.819
T-13	149085.914	-19039.482	197.676
T13-1	149055.533	-18985.880	199.712
T-14	149048.966	-19002.157	199.512
T-15	148938.485	-19321.427	193.254
T-16	148829.887	-19424.766	187.280
T-17	148728.130	-19480.510	181.557
T-18	148542.512	-19460.565	180.036
T-19	148492.732	-19481.351	177.687
T-20	148430.893	-19485.942	174.861

世界測地系(測地成果2024)

令和 8 年度		[1工区・2工区]
工 事 名	令和 8 年度 6 災 第 11350号 普通河川 松尾川 河川災害復旧工事	
河 川 名	普通河川 松尾川	
箇 所	輪島市 三井町 仁行 地内	
図 名	平 面 図 (5-1)	
縮 尺	図 示	
図面番号	1 / 16 枚の内	
輪島市役所 建設部 土木課		

- 凡 例
- D. H. W. L
 - 計画河床高
 - 左岸構造物外形線
 - 右岸構造物外形線
 - コントロール・イント

縦断面図(5-1)
松尾川(1工区・2工区)

A1版 V=100 (A3版: 200)
H=500 (A3版: 1000)

2工区復旧延長 L=29.2m(両岸)

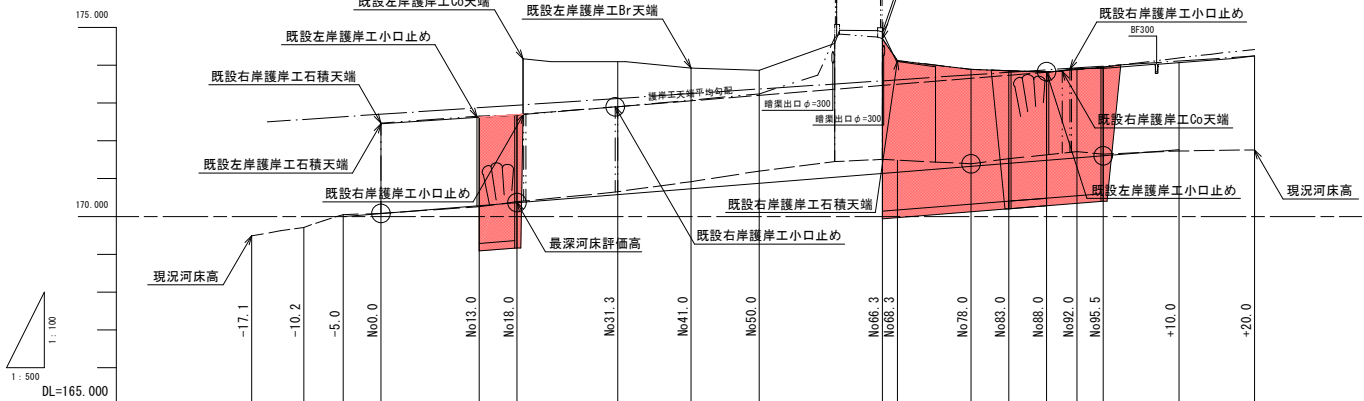
2-1工区(右岸)復旧延長 L=29.2m
護岸工天端コンクリート舗装 (t=100mm)
L=25.7m A=24m2 V=2m3
上流すり付け工
ブロック積 (1:0.4平均勾配) L=2.3m A=5m2
護岸工大型ブロック積 (1:0.5)
L=28.6m SL=5.10~3.75m A=113m2
小口止工 (t=300mm) N=2基
隔壁工 (t=300mm) N=1基

2-2工区(左岸)復旧延長 L=5.0m
護岸工大型ブロック積 (1:0.5)
L=4.7m SL=3.72m A=17m2
小口止工 (t=300mm) N=1基
下流すり付け工
ブロック積 (1:0.5) L=2.4m A=6m2

1工区復旧延長 L=5.0m(左岸)

護岸工大型ブロック積 (1:0.5)
L=4.7m SL=3.72m A=17m2
小口止工 (t=300mm) N=1基
上流すり付け工
張コンクリート (t=400mm) L=0.8m V=1m3

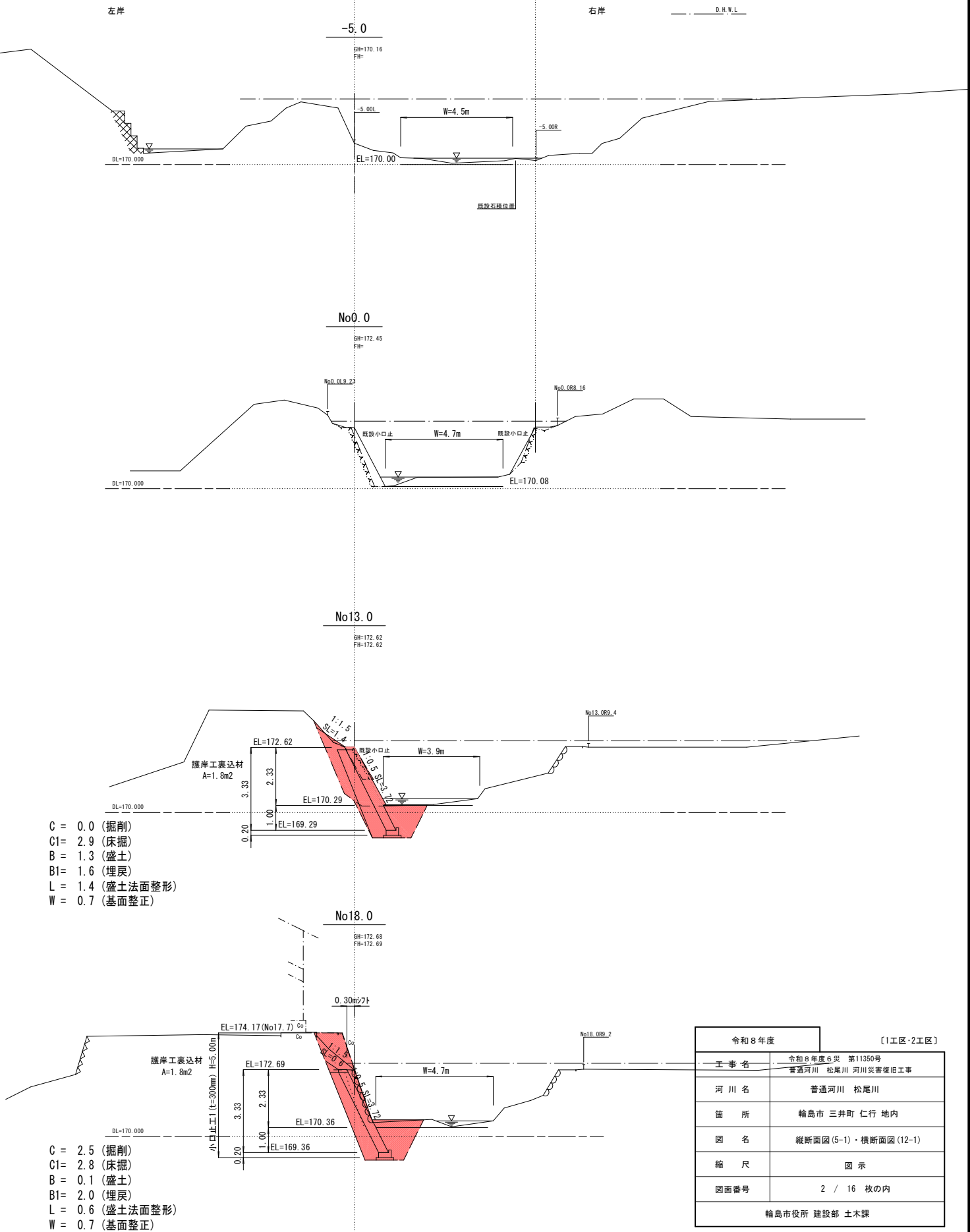
凡例	
右岸護岸高	-----
左岸護岸高	-----
推定河床高	-----
河床高	-----
D. H. W. L	-----



計 画 現 況	河床勾配	L=105.50 D=1.68 S=1/62.8(1.59%)															
	右岸護岸高																
	左岸護岸高																
	河床高																
	基礎底端高																
現 況	右岸護岸高																
	左岸護岸高																
	推定河床高																
	河床高																
単距離		6.90	5.20	5.00	0.00	13.00	5.00	13.31	9.69	9.00	16.30	11.70	5.00	5.00	7.50	10.00	10.00
追加距離		17.10	10.20	5.00	0.00	13.00	18.00	31.31	41.00	50.00	66.30	78.00	83.00	88.00	95.50	105.50	115.50
測 点		-17.1	-10.2	-5.0	No0.0	No13.0	No18.0	No31.3	No41.0	No50.0	No66.3	No78.0	No83.0	No88.0	No95.5	+10.0	+20.0

横断面図(12-1)
松尾川(1工区)

A1版 1:100 (A3版 1:200)



詳細図(26-1)
松尾川(1工区・2工区)

S=1:50 (A-1)
S=1:100 (A-3)

護岸工 ブロック積標準断面図

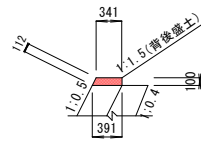
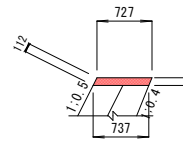
(1:0.5)

※参考図

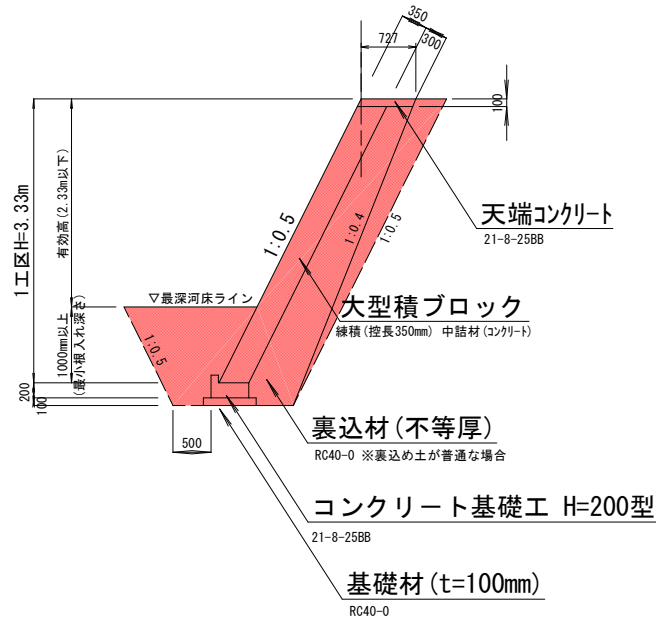
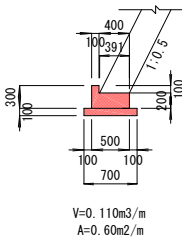
S=1:50 (A-1)
S=1:100 (A-3)

天端工 (type. 1)

天端工 (type. 2)



基礎工 (H=200型1:0.5用)



※水抜きパイプ (VP-φ50) はブロック積2~3m2に1本配置
吸出し防止材 (300*300*200) は水抜きパイプ配置箇所に設置

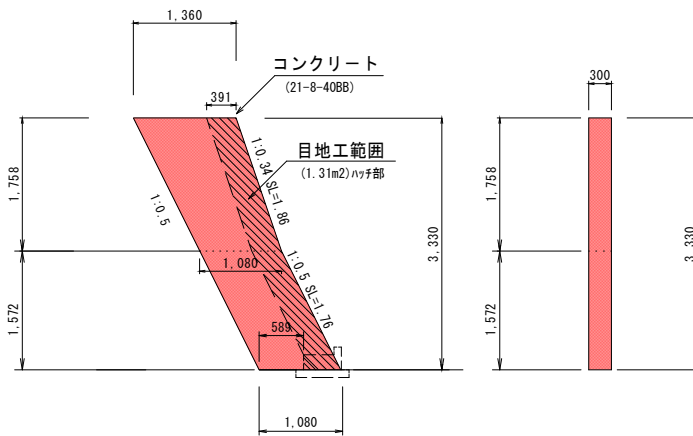
小口止工構造図 S=1:50 (A-1)

(1工区)

小口止工1 (No17.7地点)

側面図

正面図



小口止工1数量 3.842m2 (ハッチ部断面積CAD求積により算出)
コンクリート V=3.842 (断面積) × 0.30 = 1.1526 ≒ 1.15 m³
型枠面積 A=3.842 × 2 + (1.86+1.76) × 0.30 = 8.77 ≒ 8.8 m²
目地工 A=1.31 × 2 = 2.62 m²

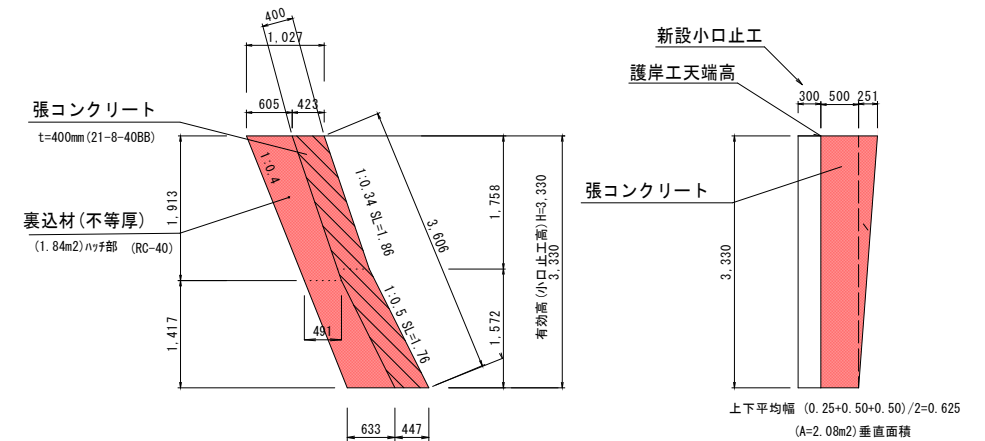
雑工(すり付け工) 構造図

1工区 No18.0 (左岸)

S=1:50

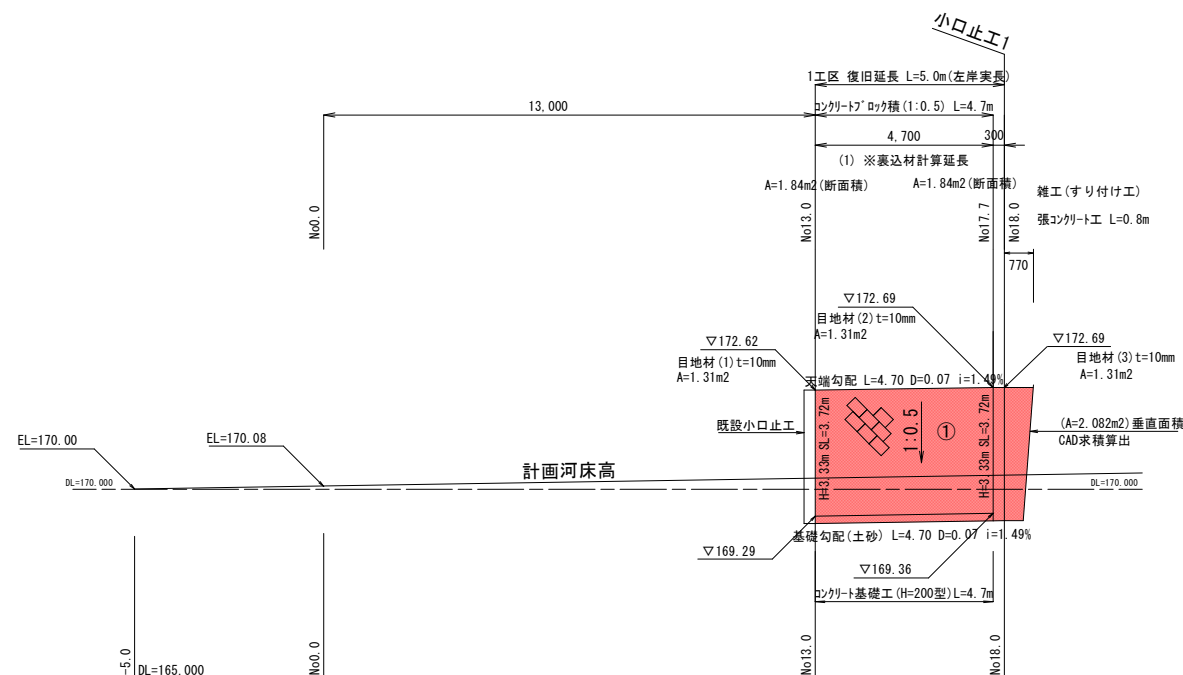
側面図

正面図



張コンクリート数量 1.444m2 (ハッチ部断面積CAD求積により算出)
コンクリート V=1.444 (断面積) × 0.625 = 0.902 ≒ 0.9 m³
型枠面積 A=(1.86+1.76) × 0.625 = 2.26 ≒ 2.3 m²
裏込材 V=[(0.63+0.49)/2 × 1.42 + (0.49+0.61)/2 × 1.91] × 0.625 = 1.15 ≒ 1.2 m³

大型ブロック積工展開図 S=1:100 (A-1)



1工区 復旧護岸工数量 (左岸)

積ブロック数量
① (3.72+3.72)/2 × 4.70 = 17.48
②
計 = 17.48

天端コンクリート数量
(type. 2) ① V=0.037 × 4.70 = 0.17 天端型枠 A=0.22 × 4.70 = 1.0
②
計 = 0.17 = 1.0

裏込材数量
(1) V=(1.84+1.84)/2 × 4.70 = 8.65
(2)
計 = 8.65

目地工数量
(1) 1.31
(2)
(3)
計 = 1.31

基礎工数量
(1) V=0.110 × 4.70 = 0.52 基礎型枠 A=0.60 × 4.70 = 2.8
(2)
計 = 0.52 = 2.8

基礎材数量
(1) A=0.70 × 4.70 = 3.3
(2)
計 = 3.3

左岸復旧ブロック積数量

積ブロック A= 16.95m²
天端コンクリート L= 4.7m
コンクリート (type. 2) V= 0.17m³
天端型枠 A= 1.0m²
裏込め材 V= 8.5m³
目地工 A=1.45m²
基礎工 (200型) L= 4.7m
コンクリート V= 0.52m³
基礎型枠 A= 2.8m²
基礎材 (t=100mm) A= 3.3m²

ブロック積面積
総延長 4.70m
A=17.48 - 4.70 × 0.112 (天端コンクリート控除分) = 16.95

上流すり付け工 (張コンクリートt=400mm)
コンクリート V= 0.9 m³
型枠 A= 2.3 m²
裏込材 V= 1.2 m³

取り壊し工 (石積)
取り壊し体積 A=3.6×4.7 (残存石積総面積)×3.6 (すり付け工)×0.625= 19.17
=19.17 × 0.35 = 6.71 ≒ 7.0m³
石積運搬 6.7×2.35 (m³/t) = 15.7t≒16.0t

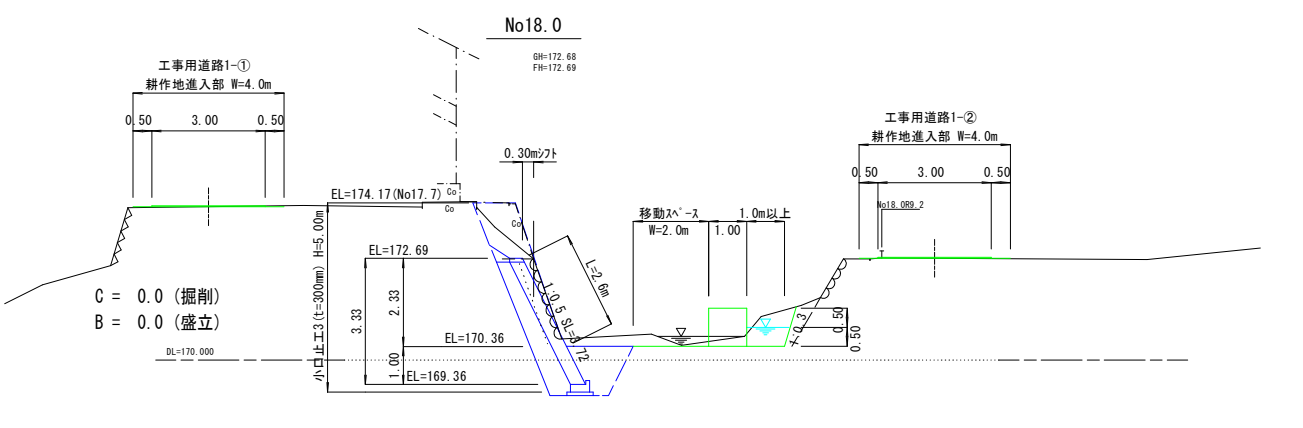
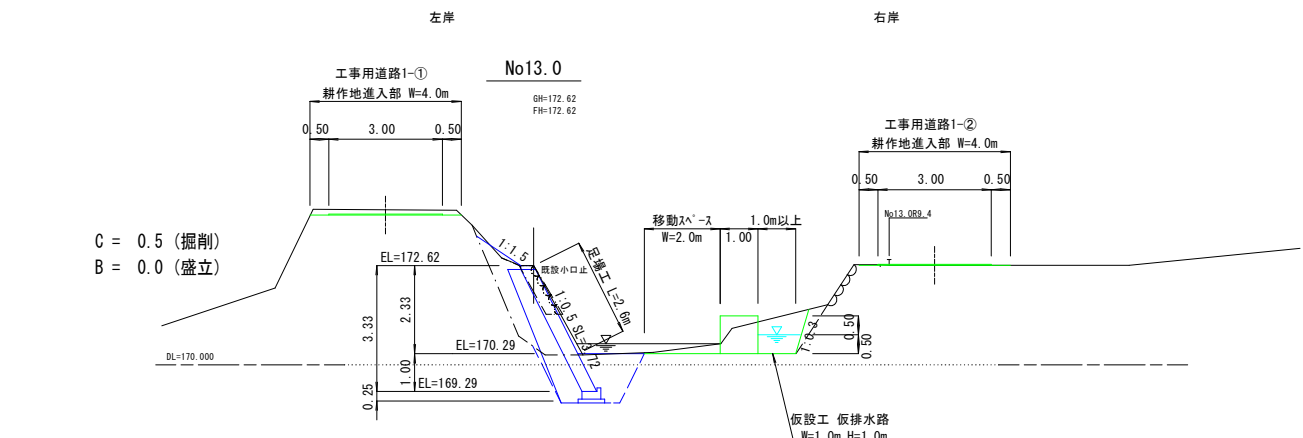
令和 8 年度		【1工区・2工区】	
工 事 名	令和 8 年度 6 災 第11350号 普通河川 松尾川 河川災害復旧工事	河 川 名	普通河川 松尾川
箇 所	輪島市 三井町 仁行 地内	図 名	詳 細 図 (26-1)
縮 尺	図 示	図面番号	3 / 16枚の内
輪島市役所 建設部 土木課			

仮設工図(18-1)※参考図
松尾川(1~2工区)

横断面図 (A1版S=1:100, A3版S=1:200)
松尾川(1工区)

平面図 (A1版S=1:500, A3版S=1:1000)

- 構造物外形線
仮設工計画線(左岸施工時)
仮設工計画線(右岸施工時)



松尾川 1工区(左岸側施工時)
仮設工 工事用道路1(左岸)掘削土砂
No13.0~No18.0 (0.5+0.0)/2 * 5.0 = 1.3
計 = 1.3

仮設工 土工数量2(左岸)盛立
No13.0~No18.0 (0.0+0.0)/2 * 5.0 = 0.0
計 = 0.0

松尾川 1工区(左岸側施工時)
仮設工 工事用道路1-① 進入路(W=4.0m) L=19.5m
河道内進入部(W=4.0m) L=7.5m 進入部0

切土 V= 1.3m3
盛土 V= 0.0m3
敷砂利 A= 7.5 * 3.0 =22.5m2
敷鉄板 L= 19.5m 19.5/1.50 = 13枚
仮設土留工(大型土のう) L= 36m 30袋

仮設工 仮排水路(河道内移動スレスレ併設)
仮設工 仮排水路(W=1.0m H=1.0m) L=33m
土のう積工(大型土のう) L=33m 28袋

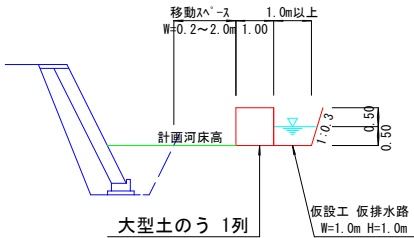
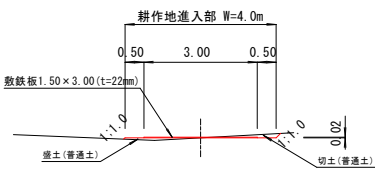
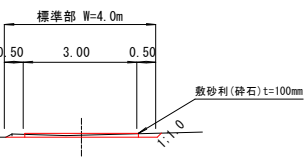
仮設工 仮締切
土のう積工(大型土のう) L=5m 4袋
水替工 1式
ポンプ据え付け撤去 1式

令和 8年度		[1～2工区]
工 事 名	令和 8年度 6災 第11350号 普通河川 松尾川 河川災害復旧工事	
河 川 名	普通河川 松尾川	
箇 所	輪島市 三井町 仁行 地内	
図 名	仮設工図(18-1)	
縮 尺	図 示	
図面番号	4 / 16枚の内	
輪島市役所 建設部 土木課		

工事用道路(標準部)

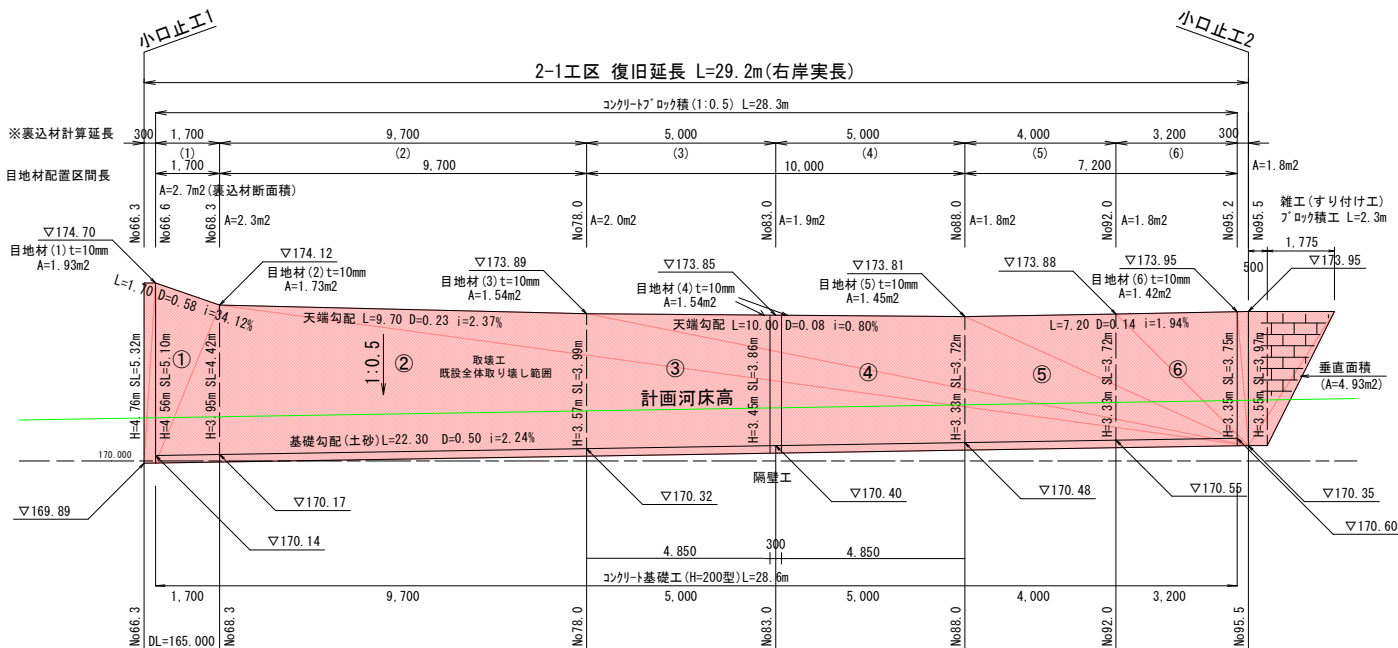
工事用道路(宅地及び耕作地内)

仮排水断面(河道内)



詳細図(26-2)
松尾川(2-1工区)

大型ブロック積工展開図 S=1:100(A-1)



2-1工区 復旧護岸工数量(右岸)

積ブロック数量	天端コンクリート数量 (type.1及び2)①	コンクリート	天コン型枠	表込材数量	目土工数量
① (5.10+4.42)/2 * 1.70 = 8.09	① V=0.073 * 1.70 = 0.12	V=0.073 * 1.70 = 0.12	A=0.22 * 1.70 = 0.4	(1) V=(2.7+2.3)/2 * 1.70 = 4.3	(1) 1.93 * 2 = 3.86
② (4.42+3.99)/2 * 9.70 = 40.79	② V=0.073 * 9.70 = 0.71	V=0.073 * 9.70 = 0.71	A=0.22 * 9.70 = 2.1	(2) V=(2.3+2.0)/2 * 9.70 = 20.9	(2) 1.73
③ (3.99+3.86)/2 * 5.00 = 19.63	③ V=0.073 * 4.85 = 0.35	V=0.073 * 4.85 = 0.35	A=0.22 * 4.85 = 1.1	(3) V=(2.0+1.9)/2 * 4.85 = 9.5	(3) 1.54
④ (3.86+3.72)/2 * 5.00 = 18.95	④ V=0.073 * 4.85 = 0.35	V=0.073 * 4.85 = 0.35	A=0.22 * 4.85 = 1.1	(4) V=(1.9+1.8)/2 * 4.85 = 9.0	(4) 1.54 * 2 = 3.08
⑤ (3.72+3.72)/2 * 4.00 = 14.88	⑤ V=0.037 * 4.00 = 0.15	V=0.037 * 4.00 = 0.15	A=0.22 * 4.00 = 0.9	(5) V=(1.8+1.8)/2 * 4.00 = 7.2	(5) 1.45
⑥ (3.72+3.75)/2 * 3.20 = 11.95	⑥ V=0.037 * 3.20 = 0.12	V=0.037 * 3.20 = 0.12	A=0.22 * 3.20 = 0.7	(6) V=(1.8+1.8)/2 * 3.20 = 5.8	(6) 1.42 * 2 = 2.84
計 = 114.29	計 = 1.80	計 = 1.80	計 = 6.3	計 = 56.7	計 = 14.50

うち、隔壁工部面積 A'=0.34+1.31=1.29

積ブロック施工面積 A=114.29+1.29=113.00m2

基礎工数量	コンクリート	基礎型枠
① V=0.110 * 1.70 = 0.19	A=0.60 * 1.70 = 1.0	
② V=0.110 * 9.70 = 1.07	A=0.60 * 9.70 = 5.8	
③ V=0.110 * 4.85 = 0.53	A=0.60 * 4.85 = 2.9	
④ V=0.110 * 4.85 = 0.53	A=0.60 * 4.85 = 2.9	
⑤ V=0.110 * 4.00 = 0.44	A=0.60 * 4.00 = 2.4	
⑥ V=0.110 * 3.20 = 0.35	A=0.60 * 3.20 = 1.9	
計 = 3.11	計 = 16.9	

基礎材数量
(1) A=0.70 * 1.70 = 1.2
(2) A=0.70 * 9.70 = 6.8
(3) V=0.70 * 4.85 = 3.4
(4) V=0.70 * 4.85 = 3.4
(5) V=0.70 * 4.00 = 2.8
(6) V=0.70 * 3.20 = 2.2
計 = 19.8

右岸復旧ブロック積数量
積ブロック A= 109.83m2
天端コンクリート L= 28.3m
コンクリート(type.1及び2) V= 1.80m3
天コン型枠 A= 6.3m2
裏込め材 V= 56.7m3
目土工 A= 14.5m2
基礎工(200型) L= 28.3m
コンクリート V= 3.11m3
基礎型枠 A= 16.9m2
基礎材(t=100mm) A= 19.8m2

コンクリート舗装
A= 23.93m2
(t=100mm配筋及び目地無し)
砕石埋め戻し V= 11.6m3
法面工(1:1.5) A= 7.2m2

隔壁工
コンクリート V=1.10m3
型枠面積 A=8.6m2

ブロック積面積
総延長 28.30m
A=113.00 - 28.30 * 0.112(天端コンクリート控除分) = 109.83

上流すり付け工(ブロッコ積工)
積ブロッコ A= 5.3 m2
天端コンクリート V= 0.17 m3
天コン型枠 A= 0.5 m2
裏込め材 V= 2.5 m3
取り壊し工(ブロッコ積)
取り壊し体積 A=114.3(ブロッコ積総面積)+5.3(すり付け工)=119.6
=119.6 * 0.35 = 41.8 ≈ 42m3
コンクリート運搬 41.8 * 2.35(m3/t) = 98.2t

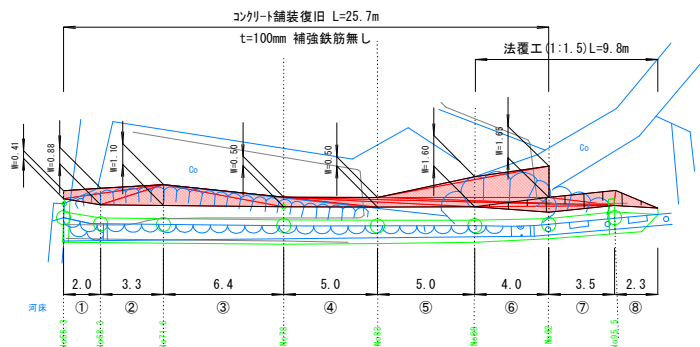
コンクリート舗装(t=100mm)数量

舗装面積数量
① (0.41+0.88)/2 * 2.0 = 1.29
② (0.88+1.10)/2 * 3.3 = 3.27
③ (1.10+0.50)/2 * 6.4 = 5.12
④ (0.50+0.50)/2 * 5.0 = 2.50
⑤ (0.50+1.60)/2 * 5.0 = 5.25
⑥ (1.60+1.65)/2 * 4.0 = 6.50
計 = 23.93

砕石数量
① (0.2+0.1)/2 * 11.7 = 1.8
②
③
④ (0.1+0.0)/2 * 5.0 = 0.3
⑤ (0.0+0.8)/2 * 5.0 = 2.0
⑥ (0.8+0.5)/2 * 4.0 = 2.6
計 = 6.7

法面工数量
⑥ (0.0+0.9)/2 * 4.0 = 1.8
⑦ (0.9+1.3)/2 * 3.5 = 3.9
⑧ (1.3+0.0)/2 * 2.3 = 1.5
計 = 7.2

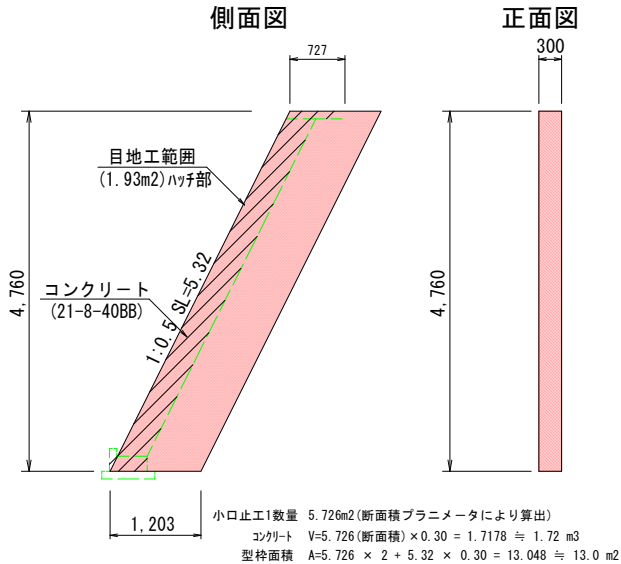
参考 2-1工区 コンクリート舗装復旧面積展開図 S=1:200(A-1)



小口止工構造図
(2-1工区)

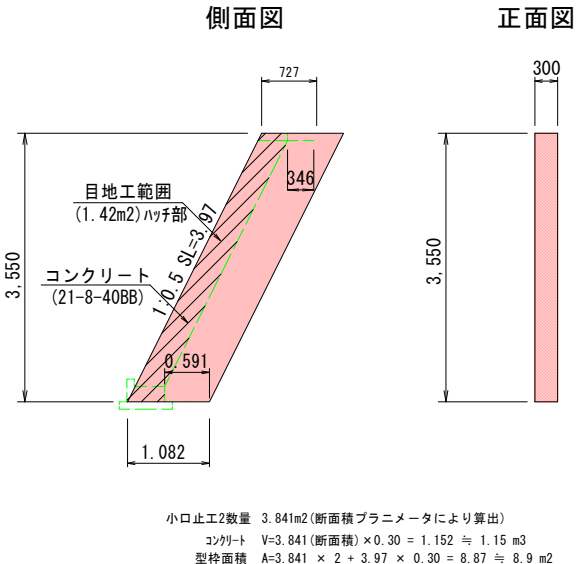
S=1:50(A-1)
S=1:100(A-3)

小口止工1(No66.3地点)



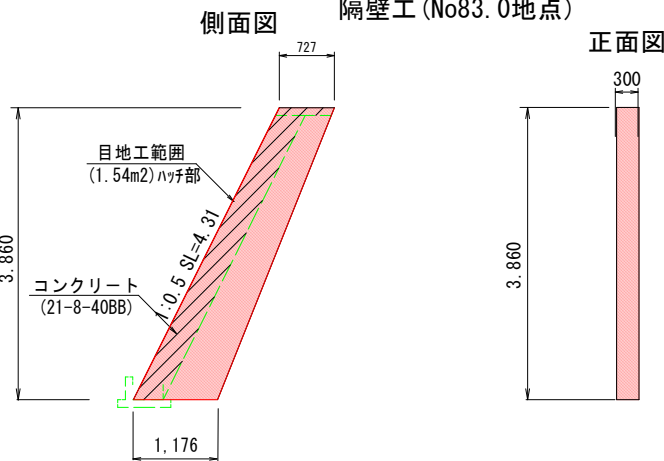
S=1:50(A-1)

小口止工2(No95.5地点)



小口止工合計数量
コンクリート V=1.72 + 1.15 = 2.87 ≈ 3 m3
型枠面積 A=13.0 + 8.9 = 21.9 ≈ 22 m2

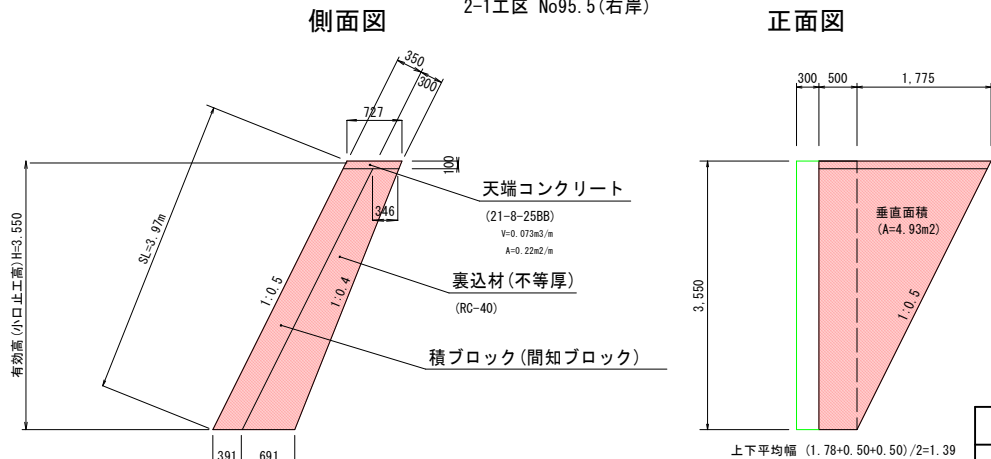
隔壁工(No83.0地点)



隔壁工数量 3.672m2(断面積プランニメータにより算出)
コンクリート V=3.672(断面積) * 0.30 = 1.101 ≈ 1.10 m3
型枠面積 A=3.672 * 2 + 4.31 * 0.30 = 8.637 ≈ 8.6 m2

縦工(すり付け工)構造図
2-1工区 No95.5(右岸)

S=1:50



※水抜きパイプ(VP-φ50)はブロッコ積2~3m2に1本配置
吸出し防止材(300*300*200)は水抜きパイプ配置箇所に設置

縦工(ブロック積工)数量計算表

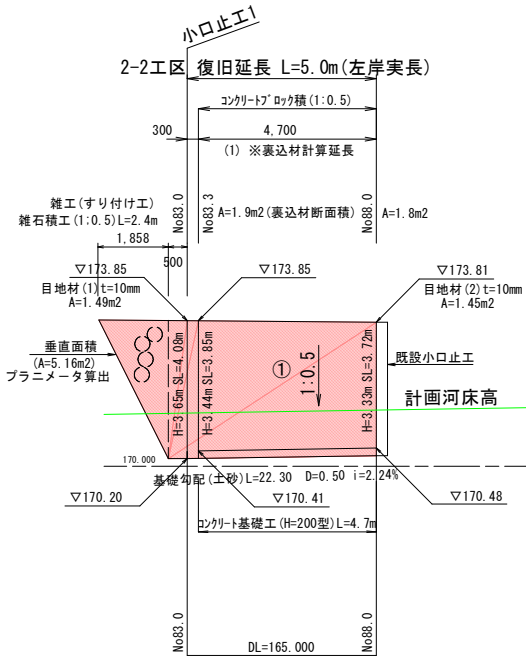
部材	材料	単位	記号	計算式	1ヶ所当り 数値
積ブロック		m2		4.93(断面面積) * 1.077(平均4分)	5.3
天端コンクリート	21-8-25BB	m3		0.073(m3/m) * (0.500+1.775)	0.17
天コン型枠		m2		0.22(m2/m) * (0.500+1.775)	0.5
裏込材	RC-40	m3		(0.35+0.69)/2 * (3.55+0.10) * 1.39	2.5

令和8年度		【2-1工区】	
工事名	令和8年度6災 第11350号 普通河川 松尾川 河川災害復旧工事	河川名	普通河川 松尾川
箇所	輪島市 三井町 仁行 地内	図名	詳細図(26-2)
縮尺	図示	図面番号	6 / 16枚の内
輪島市役所 建設部 土木課			

詳細図(26-3)
松尾川(2-2工区)

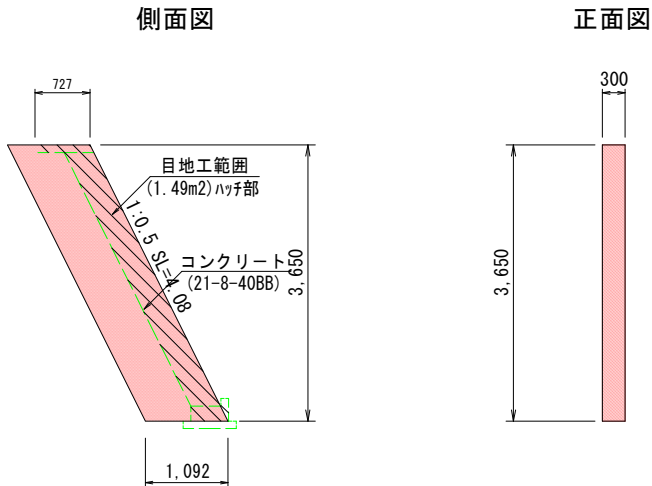
S=1:50 (A-1)
S=1:100 (A-3)

大型ブロック積工展開図 S=1:100 (A-1)



小口止工構造図 S=1:50 (A-1)
(2-2工区)

小口止工1 (No83. 3地点)



小口止工1数量 3.965m2 (断面積プランメータにより算出)
コンクリート V=3.965 (断面積) × 0.30 = 1.190 ≒ 1.19 m3
型枠面積 A=3.965 × 2 + 4.08 × 0.30 = 9.15 ≒ 9.2 m2

2-2工区 復旧護岸工数量 (左岸)

積ブロック数量	
① (3.85+3.72)/2 * 4.70 = 17.79	
計	= 17.79

天端コンクリート数量 (type. 1)	コンクリート	天コン型枠
① V=0.073 * 4.70 = 0.34		A=0.22 * 4.70 = 1.0
計	= 0.34	= 1.0

裏込材数量	
(1) V=(1.9+1.8)/2 * 4.70 = 8.7	
計	= 8.7

目土工数量	
(1) 1.49 * 2 = 2.98	
(2) 1.45	
計	= 4.43

基礎工数量	コンクリート	基礎型枠
① V=0.110 * 4.70 = 0.52		A=0.60 * 4.70 = 2.8
②		
計	= 0.52	= 2.8

基礎材数量	
(1) A=0.70 * 4.70 = 3.3	
(2)	
計	= 3.3

左岸復旧ブロック積数量
積ブロック A= 17.26m2
天端コンクリート L= 4.7m
コンクリート (type. 1) V= 0.34m3
天コン型枠 A= 1.0m2
裏込め材 V= 8.7m3
目土工 A=4.43 ≒ 4.4m2
基礎工 (200型) L= 4.7m
コンクリート V= 0.52m3
基礎型枠 A= 2.8m2
基礎材 (t=100mm) A= 3.3m2

ブロック積面積
総延長 4.70m
A=17.79 - 4.70 * 0.112 (天端コンクリート控除分) = 17.26

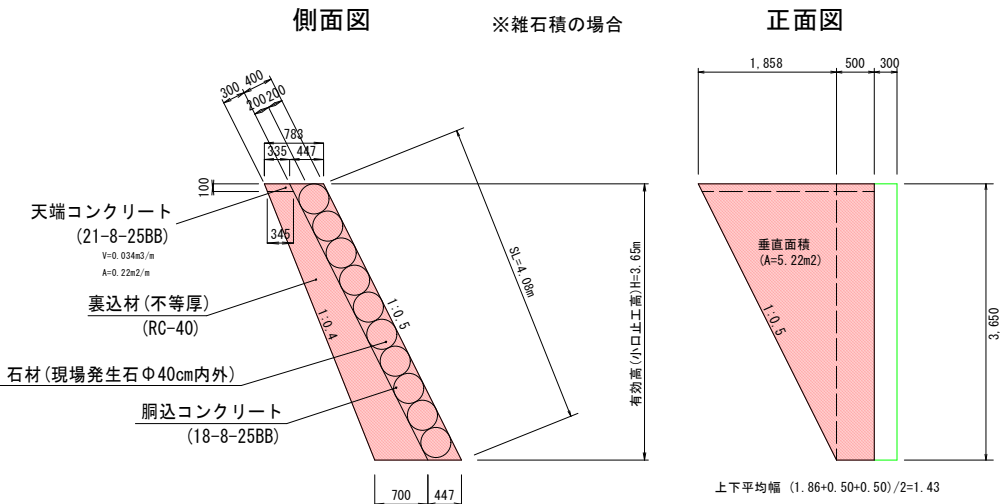
下流すり付け工 (雑石積工)
石積 A= 5.22 * 1.118 (1:0.5法率) = 5.8 m2
天端コンクリート V= 0.034 * 2.40 = 0.08 m3
裏込め材 V= 2.7 m3
胴込めコンクリート V= 5.8 * 1.3/10 = 0.75 m3

取り壊し工 (自然石積)
取り壊し体積 A=2.0 (石積残面積)
=2.0 * 0.35 = 0.7 ≒ 1m3
玉石運搬 0.7 * 2.00 (m3/t) = 1.4t

雑工(すり付け工)構造図 S=1:50

2-2工区 No83.0 (左岸)

※雑石積の場合



※水抜きﾊﾞｲﾌﾟ (VP-φ50) は雑石積2～3m2に1本配置
吸出し防止材 (300*300*200) は水抜きﾊﾞｲﾌﾟ 配置箇所に設置

雑工(雑石積工) 数量計算表

部 材	材 料	単 位	記 号	計 算 式	10m2 当り 数値
石 材	径	m	D		0.400
	1個当りの体積	m3	V	$\pi/6 \cdot D^3$	0.033
	1個当りの占有面積	m2	A	$(\sqrt{3}/2) D^2$	0.139
	10m2当りの使用石材	個	N	10/A	72
胴込コンクリート	18-8-25BB	m3		$((D+10)-V \cdot N)/2 + 0.05 \cdot 10$	1.3
裏込材	RC-40	m3		$(0.35 + 0.70)/2 \cdot (3.65 - 0.10) \cdot 1.43$	2.7

※1ヶ所当り

令和 8年度		〔2-2工区〕
工 事 名	令和8年度6災 第11350号 普通河川 松尾川 河川災害復旧工事	
河 川 名	普通河川 松尾川	
箇 所	輪島市 三井町 仁行 地内	
図 名	詳 細 図 (26-3)	
縮 尺	図 示	
図面番号	7 / 16枚の内	
輪島市役所 建設部 土木課		

— 構造物外形線

— 仮設工計画線(左岸施工時)

— 仮設工計画線(右岸施工時)

Figure 1: Cross-section diagram of the No.13.0 road construction. The diagram shows a cross-section of a road with a central drainage ditch. On the left side (left bank), there is a road construction area labeled '工事用道路1-①' with a width of 4.0m. The ground level is 172.62m, and the ditch bottom is 169.29m. The ditch is 1.0m wide and 1.0m deep. On the right side (right bank), there is a road construction area labeled '工事用道路1-②' with a width of 4.0m. The ground level is 172.62m, and the ditch bottom is 170.29m. The ditch is 1.0m wide and 1.0m deep. The diagram also shows a '移動スレ-ス' (sliding slope) with a width of 2.0m and a height of 1.0m. The overall width of the road is 17.0m. The diagram includes various dimensions and labels for the construction areas and the ditch.

松尾川 1 工区 (左岸側施工時)	松尾川 1 工区 (左岸側施工時)
仮設土工土数量 1 (左岸) 掘削土砂	仮設工 工事用道路 1-③ 進入路 (W=4.0m) L=19.5m
No13.0~No18.0 (0.5+0.0)/2 * 5.0 = 1.3	河道内進入路 (W=4.0m) L=7.5m 進入部 0
計 = 1.3	切土 V= 1.3m3
	盛土 V= 0.0m3
	数砂利 A= 7.5 * 3.0 =22.5m2
仮設土工土数量 2 (左岸) 盛立	数鉄板 L= 19.5m 19.5/1.50 = 13枚
No13.0~No18.0 (0.0+0.0)/2 * 5.0 = 0.0	仮設土留工 (大型土のう) L= 36m 30袋
計 = 0.0	
足場工数量 1 (左岸)	仮設工 仮排水路 (河道内移動スベ-併設)
No13.0~No18.0 (2.6+2.6)/2 * 5.0 = 13.0	仮設工 仮排水路 (W=1.0m H=1.0m) L=33m
計 = 13.0	土のう積工 (大型土のう) L=33m 28袋
	仮設工 仮締切
	土のう積工 (大型土のう) L=5m 4袋
	水替工 1式
	ポンプ据え付け撤去 1式

仮設工図 (18-1)
松尾川 (1~2工区)

平面図 (A1版S=1:500, A3版S=1:1000)

構造物外形線
仮設工計画線 (左)
仮設工計画線 (右)

仮設工 仮排水 (流入部) 右岸施工時 L=4.0m
大型土のう N=4袋
大型土のう袋数 $N=1.0 \times 4.0 / (1.08 \times 1.10) = 3.4$

仮設工 仮排水 (流入部) 左岸施工時 L=4.0m
大型土のう N=4袋
大型土のう袋数 $N=1.0 \times 4.0 / (1.08 \times 1.10) = 3.4$

工事用道路 2-3 (W=4.0m) L=25.7m
標準部 L=25.7m 宅地進入路 (W=3.0m 現道利用)

仮設工 排水ポンプ1基
仮設工 排水ポンプ2基
仮設工 排水ポンプ3基
仮設工 排水ポンプ4基
仮設工 排水ポンプ5基
仮設工 排水ポンプ6基
仮設工 排水ポンプ7基
仮設工 排水ポンプ8基
仮設工 排水ポンプ9基
仮設工 排水ポンプ10基
仮設工 排水ポンプ11基
仮設工 排水ポンプ12基
仮設工 排水ポンプ13基
仮設工 排水ポンプ14基
仮設工 排水ポンプ15基
仮設工 排水ポンプ16基
仮設工 排水ポンプ17基
仮設工 排水ポンプ18基
仮設工 排水ポンプ19基
仮設工 排水ポンプ20基
仮設工 排水ポンプ21基
仮設工 排水ポンプ22基
仮設工 排水ポンプ23基
仮設工 排水ポンプ24基
仮設工 排水ポンプ25基
仮設工 排水ポンプ26基
仮設工 排水ポンプ27基
仮設工 排水ポンプ28基
仮設工 排水ポンプ29基
仮設工 排水ポンプ30基
仮設工 排水ポンプ31基
仮設工 排水ポンプ32基
仮設工 排水ポンプ33基
仮設工 排水ポンプ34基
仮設工 排水ポンプ35基
仮設工 排水ポンプ36基
仮設工 排水ポンプ37基
仮設工 排水ポンプ38基
仮設工 排水ポンプ39基
仮設工 排水ポンプ40基
仮設工 排水ポンプ41基
仮設工 排水ポンプ42基
仮設工 排水ポンプ43基
仮設工 排水ポンプ44基
仮設工 排水ポンプ45基
仮設工 排水ポンプ46基
仮設工 排水ポンプ47基
仮設工 排水ポンプ48基
仮設工 排水ポンプ49基
仮設工 排水ポンプ50基
仮設工 排水ポンプ51基
仮設工 排水ポンプ52基
仮設工 排水ポンプ53基
仮設工 排水ポンプ54基
仮設工 排水ポンプ55基
仮設工 排水ポンプ56基
仮設工 排水ポンプ57基
仮設工 排水ポンプ58基
仮設工 排水ポンプ59基
仮設工 排水ポンプ60基
仮設工 排水ポンプ61基
仮設工 排水ポンプ62基
仮設工 排水ポンプ63基
仮設工 排水ポンプ64基
仮設工 排水ポンプ65基
仮設工 排水ポンプ66基
仮設工 排水ポンプ67基
仮設工 排水ポンプ68基
仮設工 排水ポンプ69基
仮設工 排水ポンプ70基
仮設工 排水ポンプ71基
仮設工 排水ポンプ72基
仮設工 排水ポンプ73基
仮設工 排水ポンプ74基
仮設工 排水ポンプ75基
仮設工 排水ポンプ76基
仮設工 排水ポンプ77基
仮設工 排水ポンプ78基
仮設工 排水ポンプ79基
仮設工 排水ポンプ80基
仮設工 排水ポンプ81基
仮設工 排水ポンプ82基
仮設工 排水ポンプ83基
仮設工 排水ポンプ84基
仮設工 排水ポンプ85基
仮設工 排水ポンプ86基
仮設工 排水ポンプ87基
仮設工 排水ポンプ88基
仮設工 排水ポンプ89基
仮設工 排水ポンプ90基
仮設工 排水ポンプ91基
仮設工 排水ポンプ92基
仮設工 排水ポンプ93基
仮設工 排水ポンプ94基
仮設工 排水ポンプ95基
仮設工 排水ポンプ96基
仮設工 排水ポンプ97基
仮設工 排水ポンプ98基
仮設工 排水ポンプ99基
仮設工 排水ポンプ100基

河道内進入部2 (W=4.0m) L=5.3m ※2工区左岸施工時
敷砂利 (t=10cm) W=3.0m
土留工 大型土のう (1~2段) L=5+4+4+4=36.0m (H=1.0m)
大型土のう袋数 $N=1.0 \times 36.0 / (1.08 \times 1.10) = 30.3 (30袋)$

河道内進入部1 (W=4.0m) L=3.3m ※2工区右岸施工時
敷砂利 (t=10cm) W=3.0m
土留工 大型土のう (1~2段) L=5+4+4+4=36.0m (H=1.0m)
大型土のう袋数 $N=1.0 \times 36.0 / (1.08 \times 1.10) = 30.3 (30袋)$

仮設工 仮排水 (流入部) 左岸施工時 L=5.0m
大型土のう N=4袋
大型土のう袋数 $N=1.0 \times 5.0 / (1.08 \times 1.10) = 4.2$

河道内進入部0 (W=4.0m) L=7.5m ※1工区左岸施工時
敷砂利 (t=10cm) W=3.0m
土留工 大型土のう (1~2段) L=5+4+4+4=36.0m (H=1.0m)
大型土のう袋数 $N=1.0 \times 36.0 / (1.08 \times 1.10) = 30.3 (30袋)$

至 森物産

水回し水路配

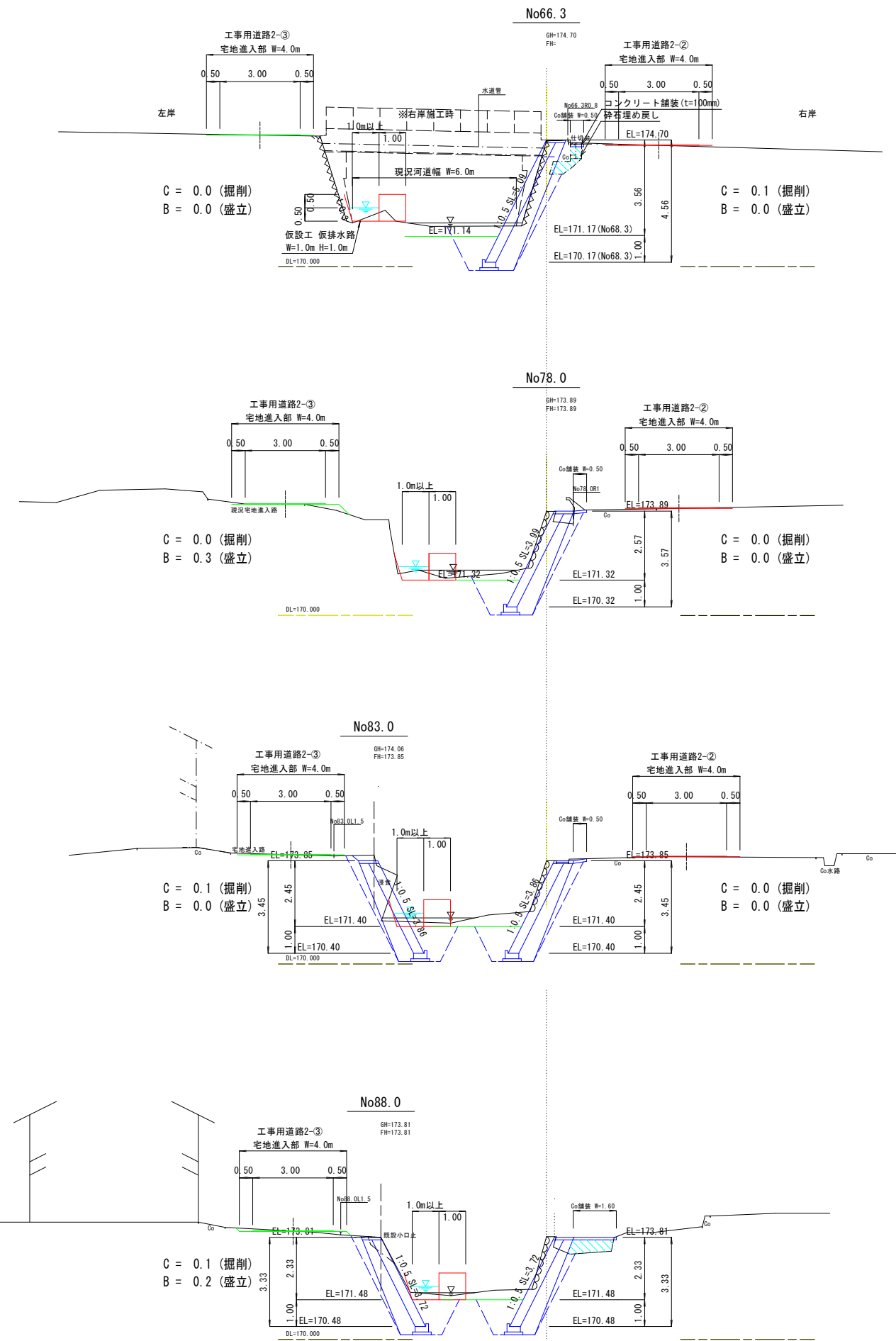
L=105.50 D=1.68 i=1.59‰ (1/62.8)

[illegible]

令和 8年度		[1~2工区]
工 事 名	令和 8年度 6 災 第11350号 普通河川 松尾川 河川災害復旧工事	
河 川 名	普通河川 松尾川	
箇 所	輪島市 三井町 仁行 地内	
図 名	仮設工図 (18-1)	
縮 尺	図 示	
図面番号	8 / 16枚の内	
輪島市役所 建設部 土木課		

横断面図 (A1版S=1:100, A3版S=1:200)

松尾川(2工区)



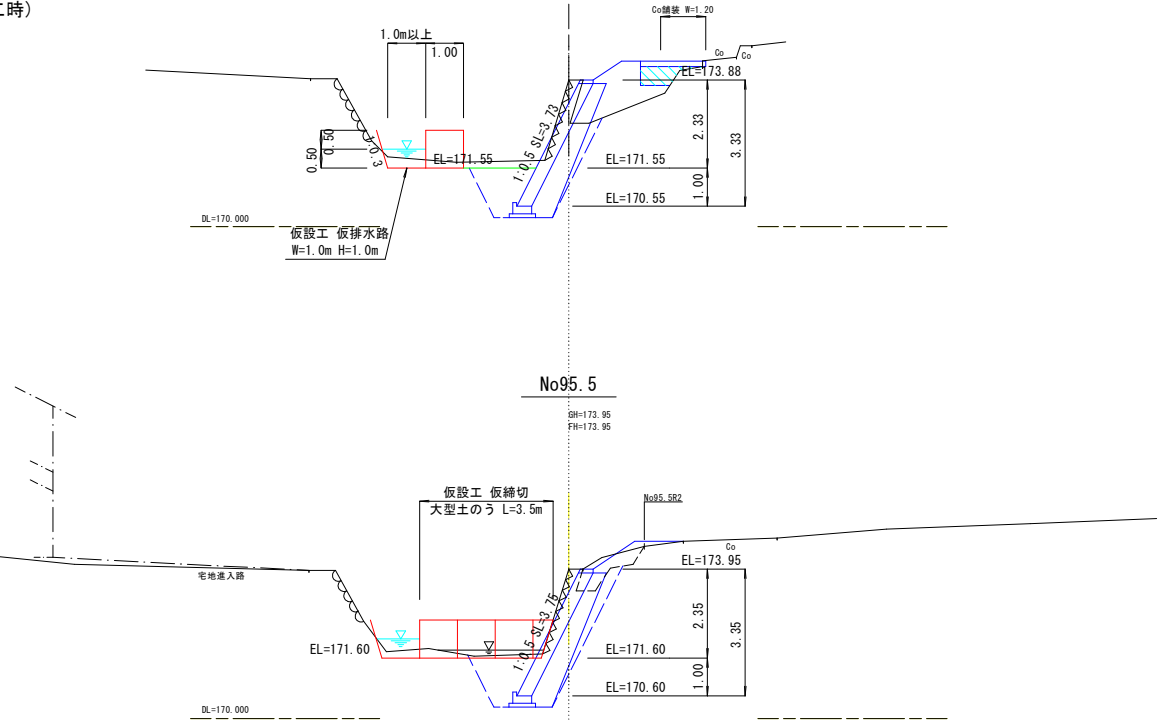
仮設工図(18-2)※参考図

- 構造物外形線
- 仮設工計画線(右岸施工時)
- 仮設工計画線(左岸施工時)

※中間点として観測

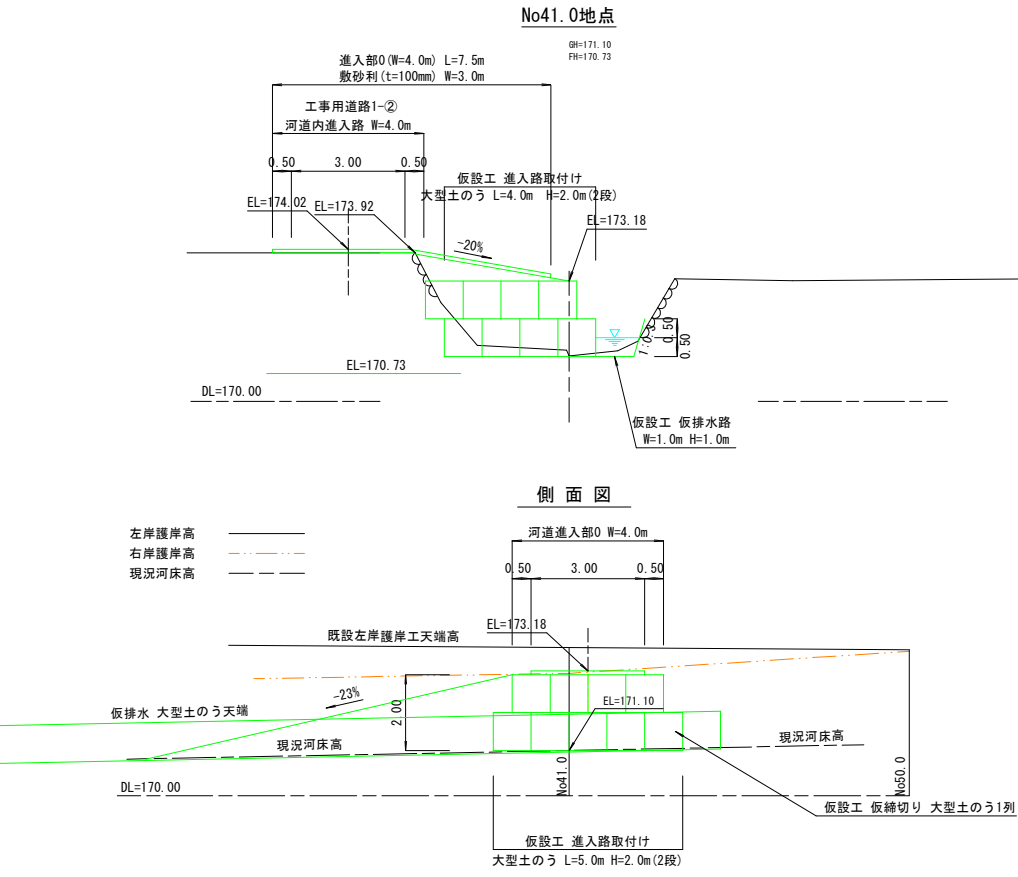
No. 92.0

GH=173.88
FH=173.88



工事用道路(進入部0)縦横断面図 (A1版S=1:100, A3版S=1:200)

※基本構造は上流側(進入部1及び2)も同様

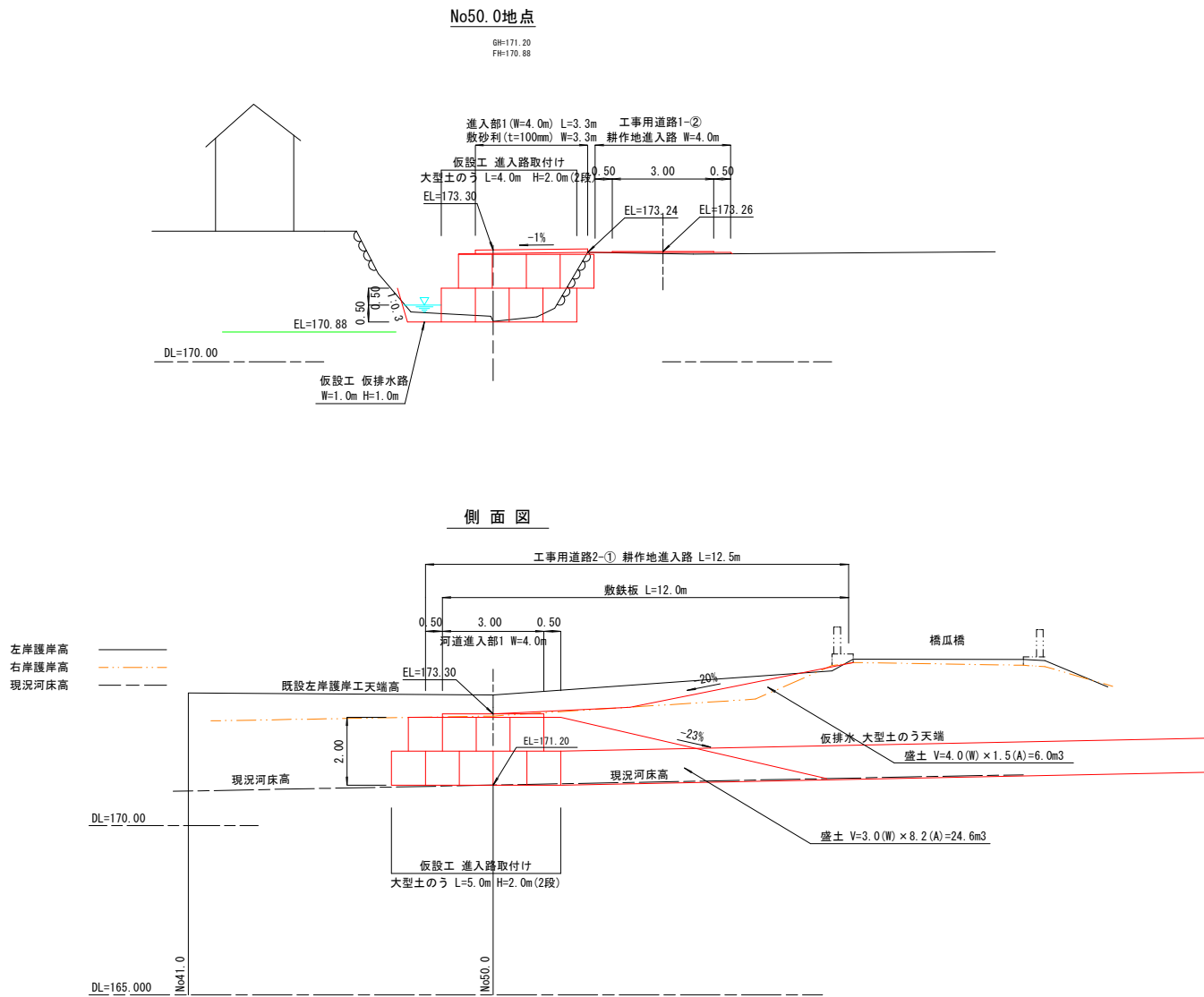


令和 8年度		(2工区)
工 事 名	令和8年度6災 第11350号 普通河川 松尾川 河川災害復旧工事	
河 川 名	普通河川 松尾川	
箇 所	輪島市 三井町 仁行 地内	
図 名	仮設工図(18-2)	
縮 尺	図 示	
図面番号	9 / 16枚の内	
輪島市役所 建設部 土木課		

仮設工図(18-3)※参考図

工事用道路(進入部1)縦横断面図 (A1版S=1:100 , A3版S=1:200)

※基本構造は上流側(進入部2)も同様



松尾川 2工区
仮設工土工数量1(左岸)掘削土砂
No66.3~No78.0 (0.0+0.0)/2 * 11.7 = 0.0
No78.0~No83.0 (0.0+0.1)/2 * 5.0 = 0.3
No83.0~No88.0 (0.1+0.1)/2 * 5.0 = 0.5
No88.0~No92.0 (0.1+0.0)/2 * 4.0 = 0.2
計 = 1.0

仮設工土工数量3(右岸)掘削土砂
No66.3~No78.0 (0.1+0.0)/2 * 11.7 = 0.6
No78.0~No83.0 (0.0+0.0)/2 * 5.0 = 0.0
No83.0~No88.0 (0.0+0.0)/2 * 5.0 = 0.0
計 = 0.6

仮設工土工数量2(左岸)盛立
No66.3~No78.0 (0.0+0.3)/2 * 11.7 = 1.8
No78.0~No83.0 (0.3+0.0)/2 * 5.0 = 0.8
No83.0~No88.0 (0.0+0.2)/2 * 5.0 = 0.5
No88.0~No92.0 (0.2+0.0)/2 * 4.0 = 0.4
計 = 3.5

仮設工土工数量4(右岸)盛立
No66.3~No78.0 (0.0+0.0)/2 * 11.7 = 0.0
No78.0~No83.0 (0.0+0.0)/2 * 5.0 = 0.0
No83.0~No88.0 (0.0+0.0)/2 * 5.0 = 0.0
計 = 0.0

松尾川 2工区
左岸側施工時 工事用道路2-③
仮設工 工事用道路 標準部(W=4.0m) L=25.7m
進入部2(W=4.0m) L=5.3m
切土(土砂) V= 1.0m3
盛土 V= 3.5 + 24.6 = 28.1m3
敷砂利 A=5.3 * 3.0 = 15.9m2
敷鉄板 L= 0m
土のう精工(大型土のう) L=36m 30袋

仮設工 仮排水路(河道内移動ｽﾍﾞｰｽ併設) 延長 25m
仮設工 仮排水路(W=1.0m H=1.0m) L=25m
土のう精工(大型土のう) L=25m 21袋

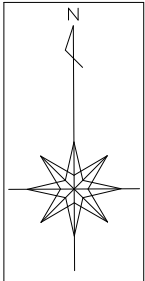
仮設工 仮締切
土のう精工(大型土のう) L=4m 4袋
水替工 1式
ポンプ据え付け撤去 1式

右岸側施工時 工事用道路2-① 2-②
仮設工 工事用道路 標準部(W=4.0m) L=12.0+18.0 = 30.0m
進入部1(W=4.0m) L=3.3m
切土(土砂) V= 0.6m3
盛土 V= 6.0 + 24.6 = 30.6m3
敷砂利 A=3.3 * 3.0 = 9.9m2
敷鉄板 L= 12.0+18.0 = 30.0m 30.0/1.50 = 20枚
土のう精工(大型土のう) L=36m 30袋

仮設工 仮排水路(河道内移動ｽﾍﾞｰｽ併設) 延長 53m
仮設工 仮排水路(W=1.0m H=1.0m) L=53m
土のう精工(大型土のう) L=53m 45袋

仮設工 仮締切
土のう精工(大型土のう) L=4m 4袋
水替工 1式
ポンプ据え付け撤去 1式

令和 8年度		[2工区]
工 事 名	令和 8 年度 6 災 第11350号 普通河川 松尾川 河川災害復旧工事	
河 川 名	普通河川 松尾川	
箇 所	輪島市 三井町 仁行 地内	
図 名	仮設工図(18-3)	
縮 尺	図 示	
図面番号	10 / 16枚の内	
輪島市役所 建設部 土木課		

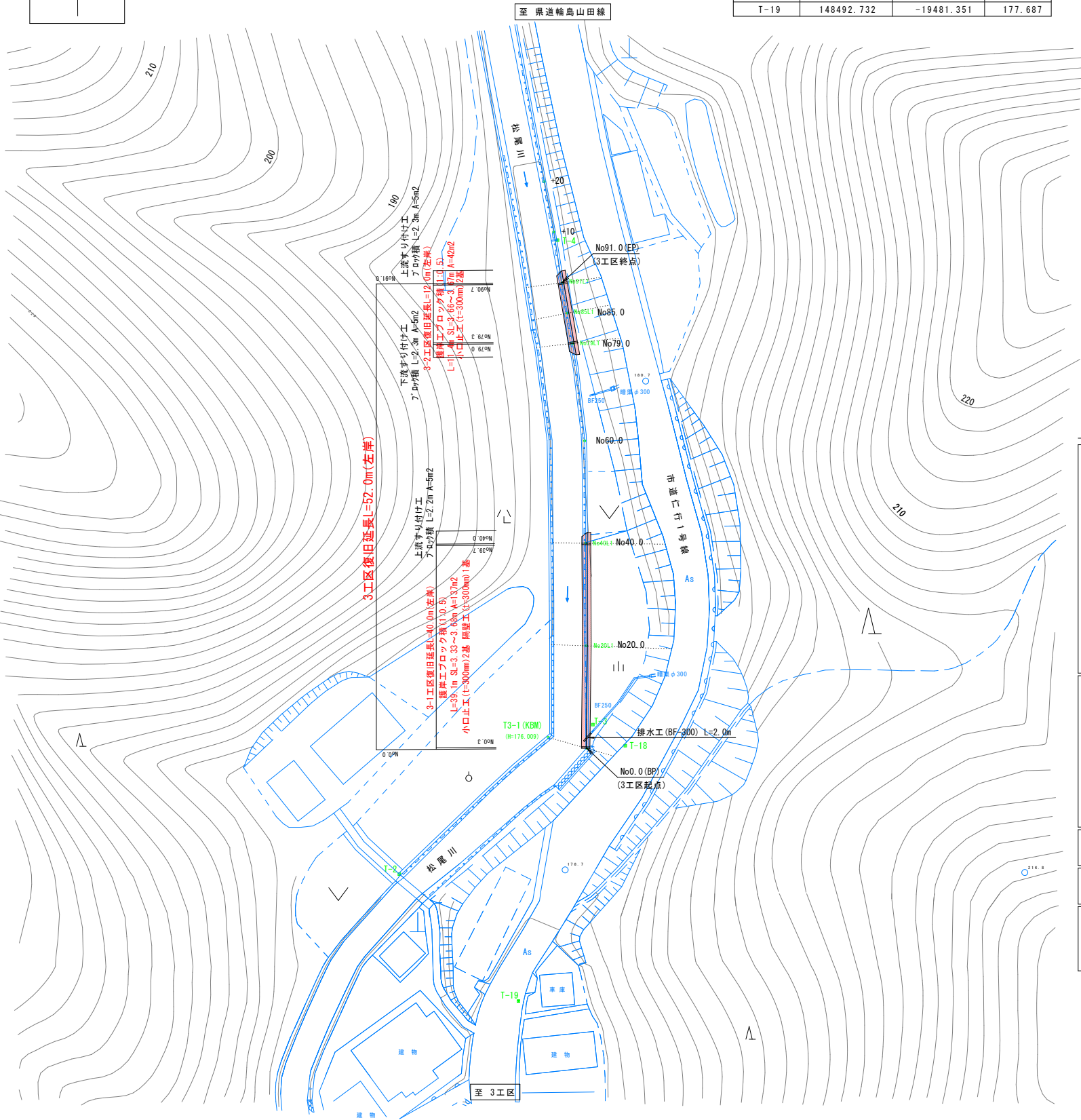


平 面 図(5-2)
松尾川(3工区)

縮尺 A1版 = 1 : 500 (A3版: 1000)

器械点座標一覧表

測 点 名	X 座 標	Y 座 標	標 高
T-2	148517.454	-19504.596	175.938
T-3	148546.608	-19466.862	176.314
T-4	148640.993	-19473.738	177.823
T-18	148542.512	-19460.565	180.036
T-19	148492.732	-19481.351	177.687

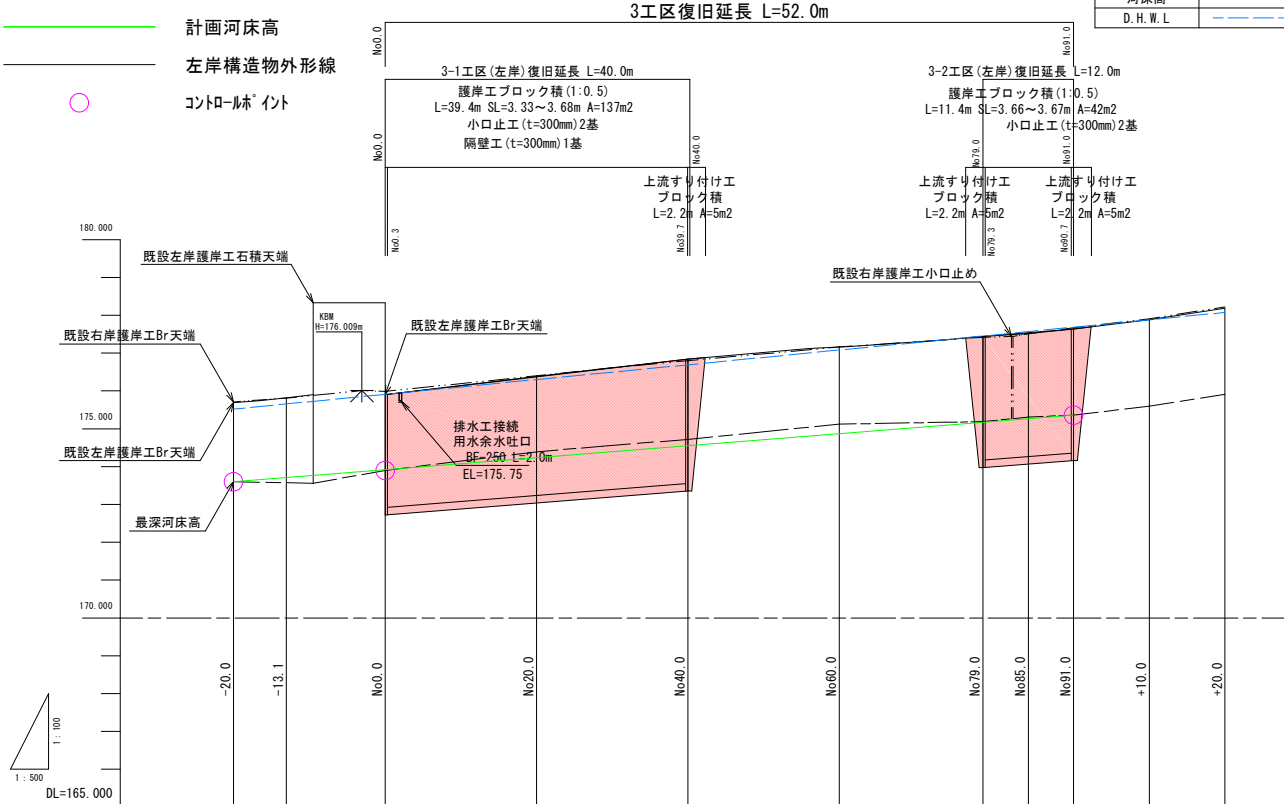


縦 断 面 図(5-2)
松尾川(3工区)

A1版 V=100 (A3版: 200)
H=500 (A3版: 1000)

凡 例	
右岸護岸高	-----
左岸護岸高	-----
推定河床高	-----
河床高	-----
D.H.W.L	-----

- 凡 例
- D. H. W. L
 - 計画河床高
 - 左岸構造物外形線
 - コントロール・イント



計 画	河床勾配	L=111.00 D=1.76 S=1/63 (1.59%)										
		(173.60)									(175.36)	
現 況	右岸護岸高											
	左岸護岸高											
	河床高											
	基礎底端高											
測 点	右岸護岸高											
	左岸護岸高											
	推定河床高											
	河床高											
単距離												
追加距離												
測 点												

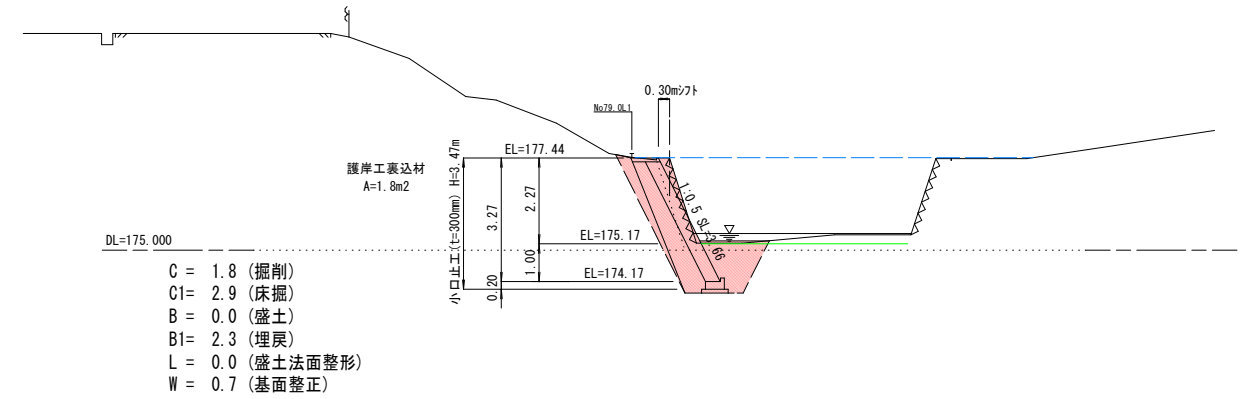
令和8年度		(3工区)
工 事 名	令和8年度6 第 11350号 普通河川 松尾川 河川災害復旧工事	
河 川 名	普通河川 松尾川	
箇 所	輪島市 三井町 仁行 地内	
図 名	平 面 図 (5-2) 縦断面図 (5-2)	
縮 尺	図 示	
図面番号	11 / 16枚の内	
輪島市役所 建設部 土木課		

横断面図(12-3)
松尾川(3工区)

縮尺 A1版 = 1 : 100 (A3版: 200)

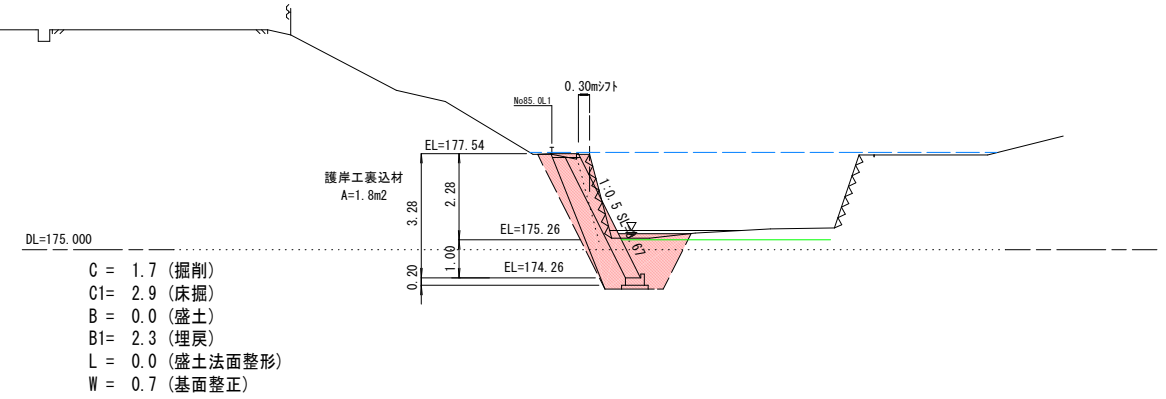
No79.0

GH=177.44
FH=177.44



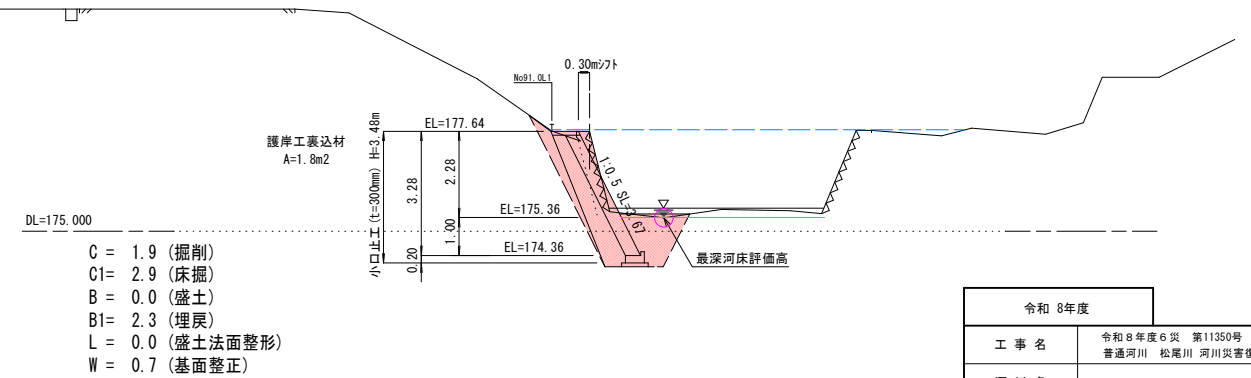
No85.0

GH=177.52
FH=177.54



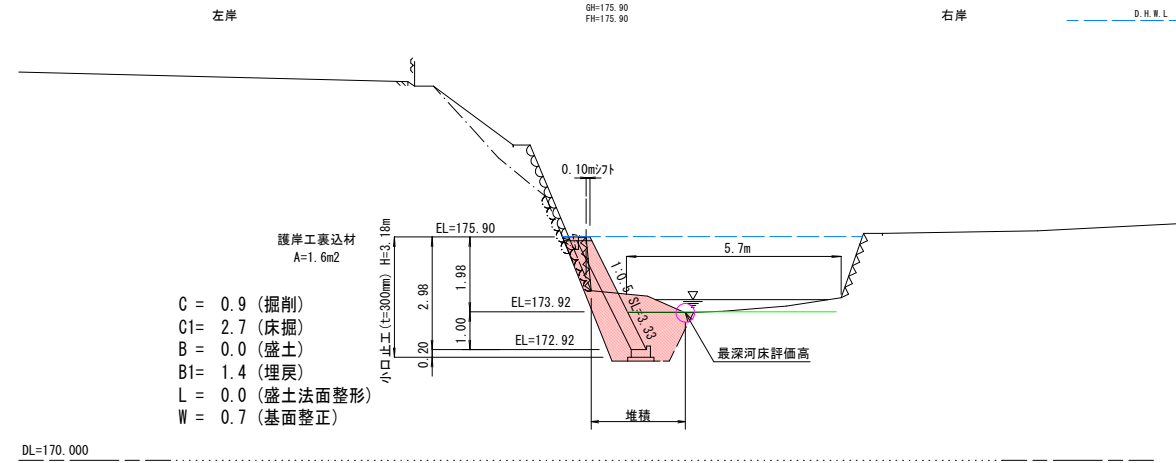
No91.0

GH=177.64
FH=177.64



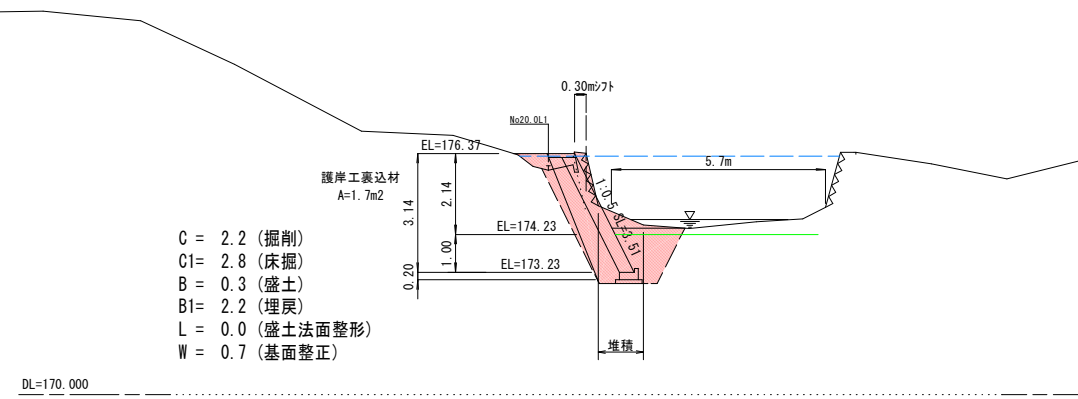
No0.0

GH=175.90
FH=175.90



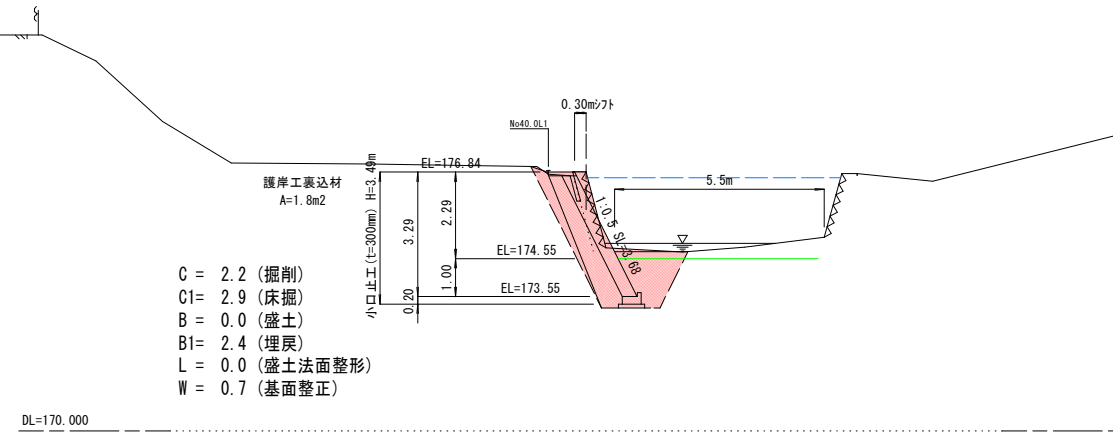
No20.0

GH=176.38
FH=176.37



No40.0

GH=176.84
FH=176.84

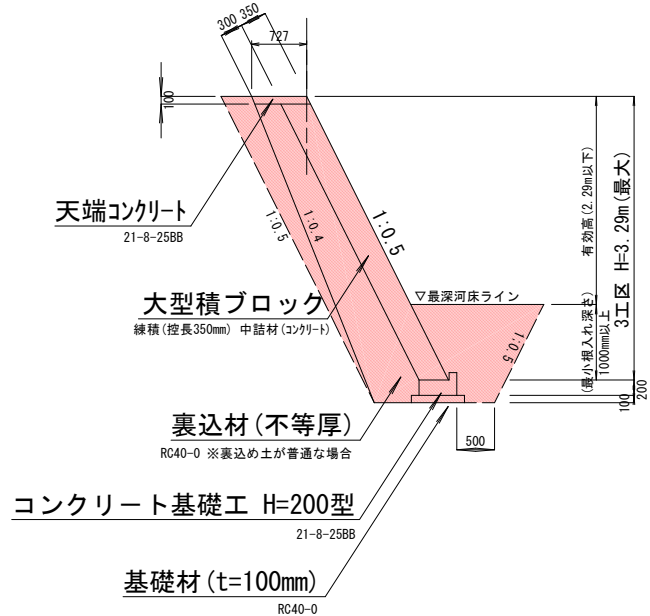


令和 8年度		(3工区)
工 事 名	令和 8 年度 6 災 第11350号 普通河川 松尾川 河川災害復旧工事	
河 川 名	普通河川 松尾川	
箇 所	輪島市 三井町 仁行 地内	
図 名	横 断 面 図(12-3)	
縮 尺	図 示	
図面番号	12/ 16枚の内	
輪島市役所 建設部 土木課		

護岸工 ブロック積標準断面図

(1:0.5)

※参考図



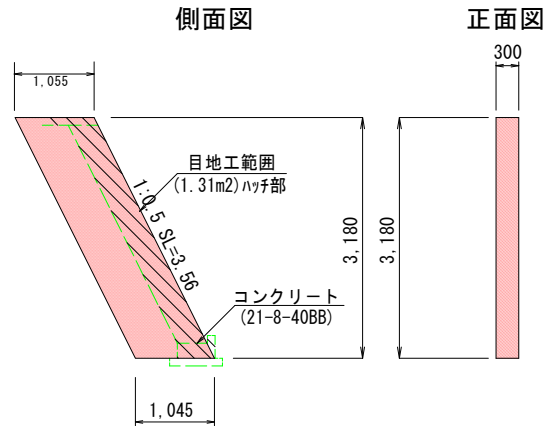
※水抜きﾊﾞｲﾌﾟ (VP-φ50) はﾌﾞﾛｯｸ積2～3m2に1本配置
吸出し防止材 (300*300*200) は水抜きﾊﾞｲﾌﾟ 配置箇所に設置

小口止工構造図

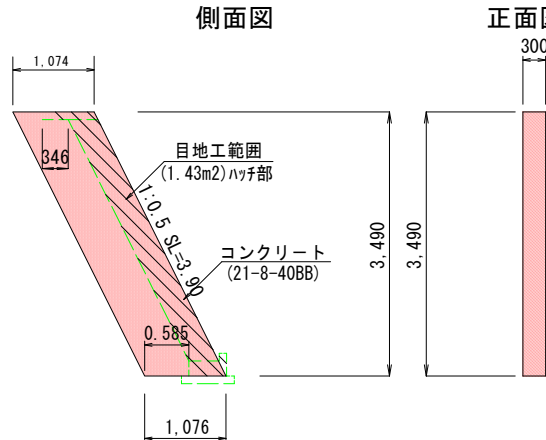
(3-1工区)

S=1:50 (A-1)

小口止工 (1) (No0.0地点)

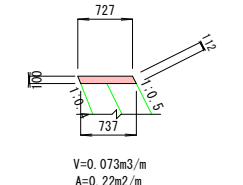


小口止工 (2) (No39.7地点)

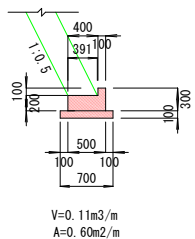


S=1:50 (A-1)
S=1:100 (A-3)

天端工 (type. 1)



基礎工 (H=200型) 1:0.5用)



3-1工区 復旧護岸工数量 (左岸)

積ブロック数量	
①	(3.33+3.42)/2 * 9.70 - 0.1 (BF-250控除) = 32.64
②	(3.42+3.51)/2 * 10.00 = 34.65
③	(3.51+3.59)/2 * 10.00 = 35.50
④	(3.59+3.68)/2 * 9.40 = 34.17
計	= 136.96

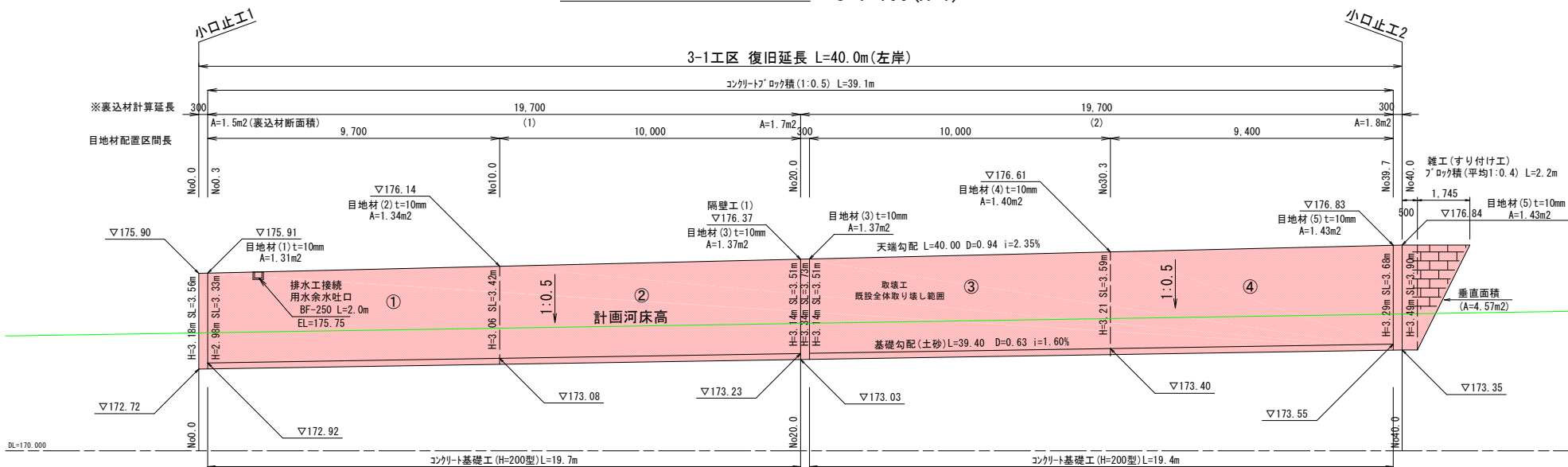
天端コンクリート数量 (type. 1)	
①	V=0.073 * 19.30 = 1.41
②	V=0.073 * 19.40 = 1.42
計	= 2.83

天コン型枠	
A=0.22 * 19.30 = 4.2	
A=0.22 * 19.40 = 4.3	
計	= 8.5

詳細図 (26-4)

松尾川 (3-1工区)

大型ブロック積工展開図 S=1:100 (A-1)



表込材数量	
(1)	V=(1.5+1.7)/2 * 19.70 = 31.5
(2)	V=(1.7+1.8)/2 * (19.70-0.30) = 34.0
計	= 65.5

目地工数量	
(2)	1.34
(4)	1.40
計	= 2.74

基礎コンクリート数量	
①	V=0.11 * 19.70 = 2.17
②	V=0.11 * 19.40 = 2.13
計	= 4.30

基礎コン型枠	
A=0.6 * 19.70 = 11.82	
A=0.6 * 19.40 = 11.64	
計	= 23.46

基礎材数量	
(1)	A=0.70 * 19.70 = 13.8
(2)	A=0.70 * 19.40 = 13.6
計	= 27.4

左岸復旧ブロック積数量
積ブロック A= 132.58m2
天端コンクリート L= 39.4-0.4 (BF-250) =39.0m
コンクリート (type. 1) V= 2.83m3
天コン型枠 A= 8.5m2
裏込め材 V= 65.5m3
目地工 A= 2.74 ≒ 2.7m2
基礎工 (200型) L= 39.1m
コンクリート V= 4.3m3
基礎型枠 A= 23.46m2
基礎材 (t=100mm) A= 27.4m2
排水工 (BF-250) L=2.0m

積ブロック面積
総延長 39.40m
A=136.96 - 39.1 * 0.112 (天端コンクリート控除分) = 132.58

上流すり付け工 (ﾌﾞﾛｯｸ積工)
積ﾌﾞﾛｯｸ A= 5.2 m2
天端コンクリート V= 0.16 m3
天コン型枠 A= 0.5 m2
裏込め材 V= 2.4 m3

取り壊し工 (ﾌﾞﾛｯｸ積)
取り壊し体積 A=136.96 (ﾌﾞﾛｯｸ積総面積)+6.2 (すり付け工)
=143.16 * 0.35 = 50.1 ≒ 50m3
コンクリート運搬 50 * 2.35 (m3/t) = 117.5t

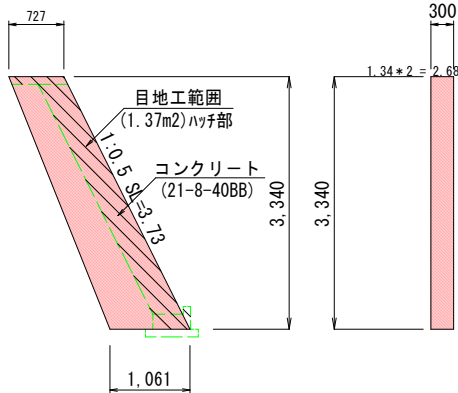
隔壁工構造図

(3-1工区)

S=1:50 (A-1)

隔壁工1 (No20.0地点)

側面図

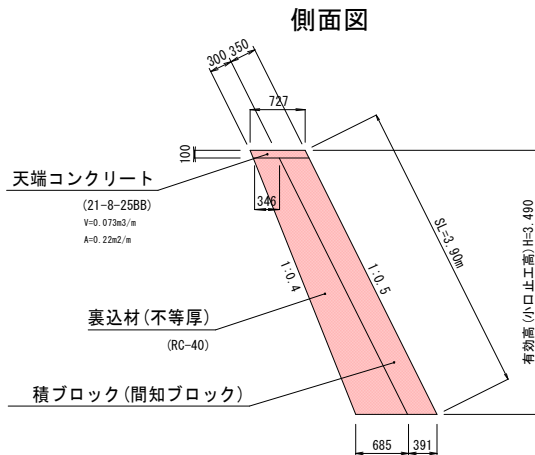


正面図

雑工 (すり付け工 (1)) 構造図

3-1工区 No40.0 (左岸)

S=1:50



※水抜きﾊﾞｲﾌﾟ (VP-φ50) はﾌﾞﾛｯｸ積2～3m2に1本配置
吸出し防止材 (300*300*200) は水抜きﾊﾞｲﾌﾟ 配置箇所に設置

雑工 (ブロック積工) 数量計算表

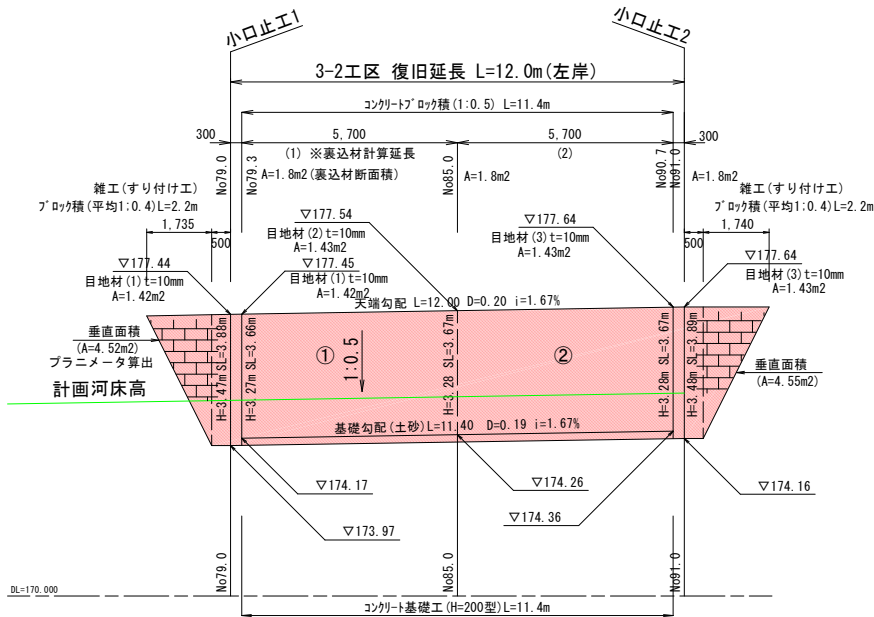
部 材		材 料	単 位	記 号	計 算 式	数 値
積ブロック			m2		4.79 (側面積) * 1.077 (平均4分)	5.2
天端コンクリート		21-8-25BB	m3		0.073 (m3/m) * (0.500+1.745)	0.16
天コン型枠			m2		0.22 (m2/m) * (0.500+1.745)	0.5
裏込め材		RC-40	m3		(0.35+0.69)/2 * (3.49-0.10) * 1.38	2.4

1ヶ所当り

令和 8年度		[3-1工区]
工 事 名	令和 8 年度 6 災 第11350号 普通河川 松尾川 河川災害復旧工事	
河 川 名	普通河川 松尾川	
箇 所	輪島市 三井町 仁行 地内	
図 名	詳細図 (26-4)	
縮 尺	図 示	
図面番号	13 / 16枚の内	
輪島市役所 建設部 土木課		

詳細図(26-5)
松尾川(3-2工区)

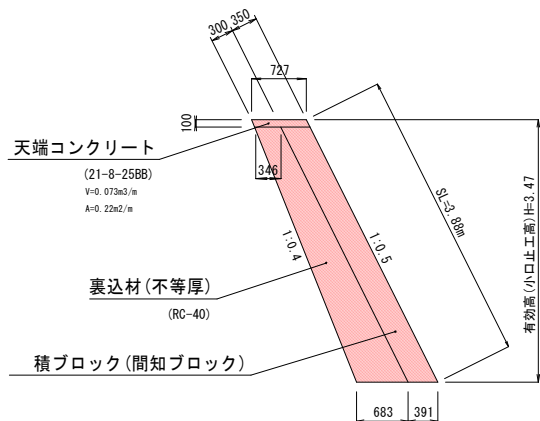
大型ブロック積工展開図 S=1:100(A-1)



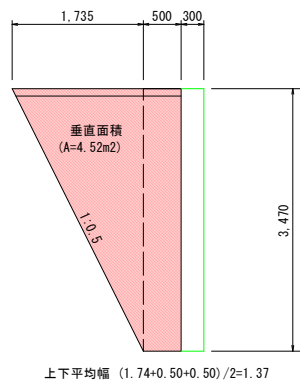
雑工(すり付け工(2))構造図
3-2工区 No79.0(左岸)

S=1:50

側面図



正面図

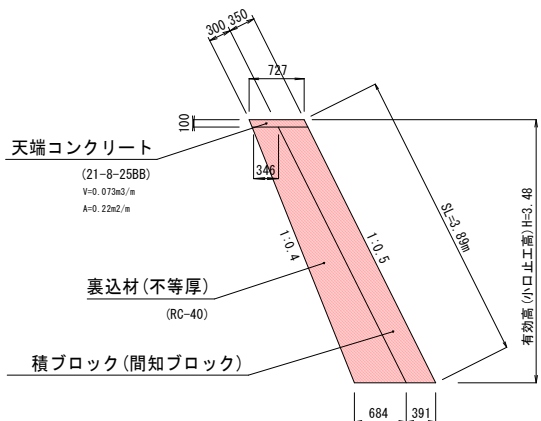


※水抜きﾊﾞｲﾌﾟ (VP-φ50) はﾌﾞﾛｯｸ積2～3m2に1本配置
吸出し防止材(300*300*200)は水抜きﾊﾞｲﾌﾟ配置箇所に設置

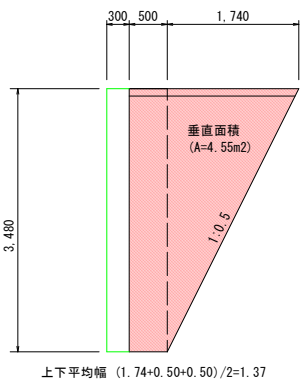
雑工(すり付け工(3))構造図
3-2工区 No91.0(左岸)

S=1:50

側面図



正面図



※水抜きﾊﾞｲﾌﾟ (VP-φ50) はﾌﾞﾛｯｸ積2～3m2に1本配置
吸出し防止材(300*300*200)は水抜きﾊﾞｲﾌﾟ配置箇所に設置

雑工(ブロック積工) 数量計算表

部 材	材 料	単 位	記 号	計 算 式	1ヶ所当り 数 値
積ブロック		m2		4.52(垂直面積)×1.077(平均4分)	4.9
天端コンクリート	21-8-25BB	m3		0.073(m3/m)×(0.500+1.735)	0.16
天コン型枠		m2		0.22(m2/m)×(0.500+1.735)	0.5
裏込材	RC-40	m3		(0.35+0.68)/2×(3.47-0.10)×1.37	2.4

雑工(ブロック積工) 数量計算表

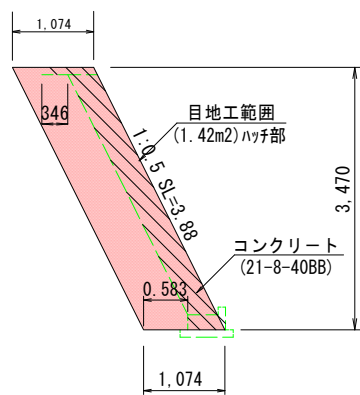
部 材	材 料	単 位	記 号	計 算 式	1ヶ所当り 数 値
積ブロック		m2		4.55(垂直面積)×1.077(平均4分)	4.9
天端コンクリート	21-8-25BB	m3		0.073(m3/m)×(0.500+1.740)	0.16
天コン型枠		m2		0.22(m2/m)×(0.500+1.740)	0.5
裏込材	RC-40	m3		(0.35+0.68)/2×(3.48-0.10)×1.37	2.4

小口止工構造図
(3-2工区)

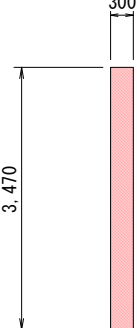
S=1:50(A-1)

小口止工(3)(No79.3地点)

側面図



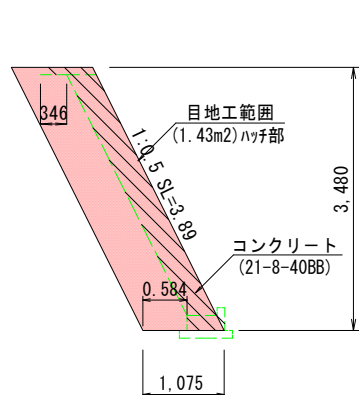
正面図



小口止工1数量 3.727m2(ハッチ部断面積CAD求積により算出)
コンクリート V=3.727(断面積)×0.30=1.118≒1.12m3
型枠面積 A=3.727×2+3.88×0.30=8.62≒8.6m2
目地工数量 A=1.42×2=2.84

小口止工(4)(No90.7地点)

側面図



正面図



小口止工2数量 3.741m2(ハッチ部断面積CAD求積により算出)
コンクリート V=3.741(断面積)×0.30=1.122≒1.12m3
型枠面積 A=3.741×2+3.89×0.30=8.65≒8.7m2
目地工数量 A=1.43×2=2.86

3-2工区 復旧護岸工数量(左岸)

積ブロック数量
① (3.66+3.67)/2 × 5.70 = 20.89
② (3.67+3.67)/2 × 5.70 = 20.92
計 = 41.81

天端コンクリート数量 コンクリート 天コン型枠
(type.1) ① V=0.073×5.70=0.42 A=0.22×5.70=1.3
② V=0.073×5.70=0.42 A=0.22×5.70=1.3
計 = 0.84 = 2.6

裏込材数量
(1) V=(1.8+1.8)/2 × 5.70 = 10.3
(2) V=(1.8+1.8)/2 × 5.70 = 10.3
計 = 20.6

目地工数量
(2) 1.43
= 1.43

基礎コンクリート数量 コンクリート 基礎コン型枠
① V=0.110×5.70=0.63 A=0.60×5.70=3.4
② V=0.110×5.70=0.63 A=0.60×5.70=3.4
計 = 1.26 = 6.8

基礎材数量
(1) A=0.70×5.70=4.0
(2) A=0.70×5.70=4.0
計 = 8.0

左岸復旧ブロック積数量
積ブロック A= 40.53m2
天端コンクリート L= 11.4m
コンクリート(type.1) V= 0.84m3
天コン型枠 A= 2.6m2
裏込め材 V= 20.6m3
目地工 A=1.43 ≒ 1.4m2
基礎工(200型) L= 11.4m
コンクリート V= 1.26m3
基礎型枠 A= 6.8m2
基礎材(t=100mm) A= 8.0m2

ブロック積面積
総延長 11.40m
A=41.81 - 11.40 × 0.112(天端コンクリート控除分) = 40.53

上流すり付け工(ﾌﾞﾛｯｸ積工)
積ﾌﾞﾛｯｸ A= 4.9 m2
天端ｺﾝｸﾘｰﾄ V= 0.16 m3
天ｺﾝ型枠 A= 0.5 m2
裏込め材 V= 2.4 m3

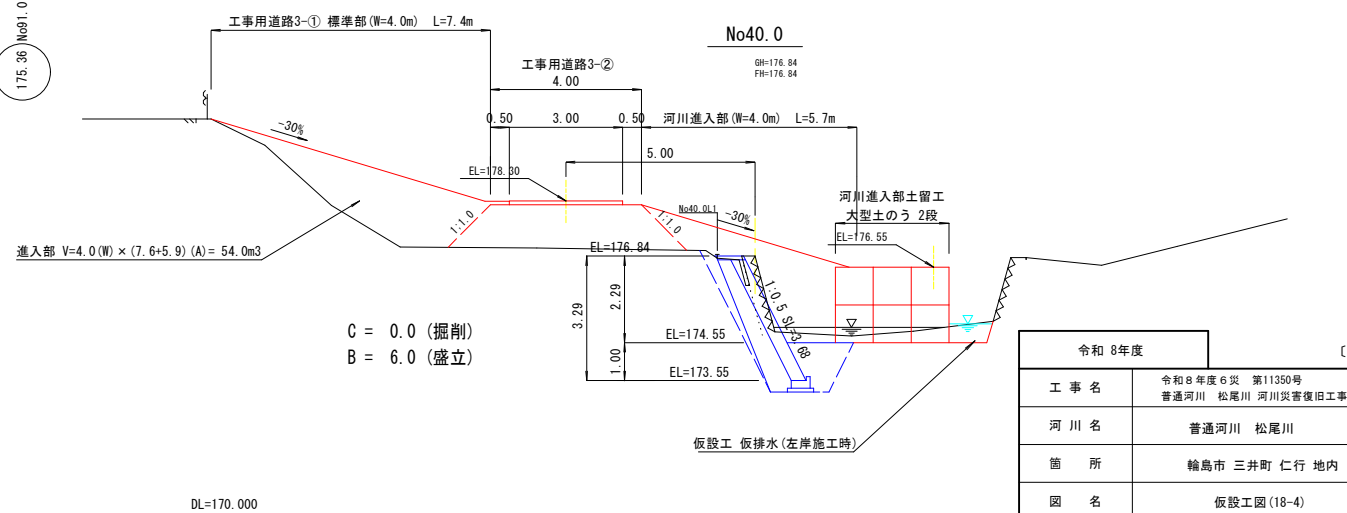
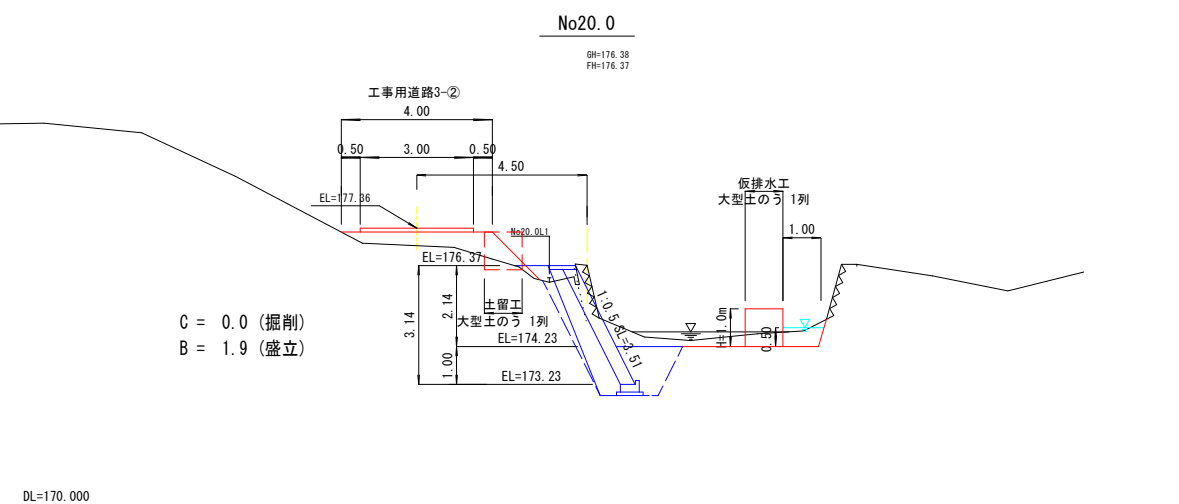
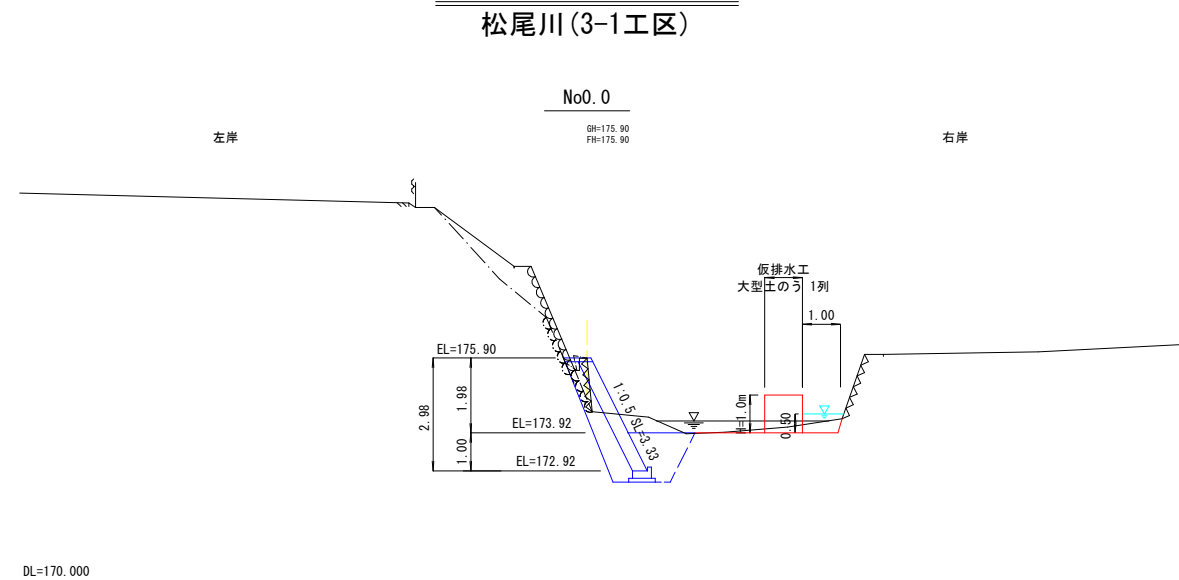
下流すり付け工(ﾌﾞﾛｯｸ積工)
積ﾌﾞﾛｯｸ A= 4.9 m2
天端ｺﾝｸﾘｰﾄ V= 0.16 m3
天ｺﾝ型枠 A= 0.5 m2
裏込め材 V= 2.4 m3

取り壊し工(ﾌﾞﾛｯｸ積)
取り壊し体積 A=41.8(ﾌﾞﾛｯｸ積総面積)+5.3
+5.3(すり付け工)=52.4
=52.4 × 0.35 = 18.3 ≒ 18m3
コンクリート運搬 18 × 2.35(m3/t) = 42.3t

小口止工合計数量
コンクリート V=1.12 + 1.12 = 2.24 ≒ 2 m3
型枠面積 A=8.6 + 8.7 = 17.3 ≒ 17 m2

仮設工図(18-4)※参考図
松尾川(3工区)

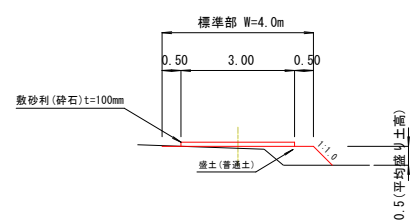
縮尺 A1版 = 1 : 500 (A3版: 1000)



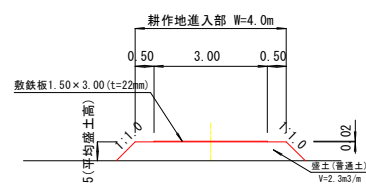
令和 8年度		[3工区]
工 事 名	令和8年度6災 第11350号 普通河川 松尾川 河川災害復旧工事	
河 川 名	普通河川 松尾川	
箇 所	輪島市 三井町 仁行 地内	
図 名	仮設工図 (18-4)	
縮 尺	図 示	
図面番号	15 / 16枚の内	
輪島市役所 建設部 土木課		

仮設工標準断面図 縮尺 = 1:100

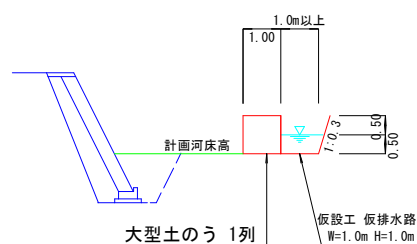
工事用道路(標準部)



工事用道路(耕作地内)



仮排水断面(河道内)

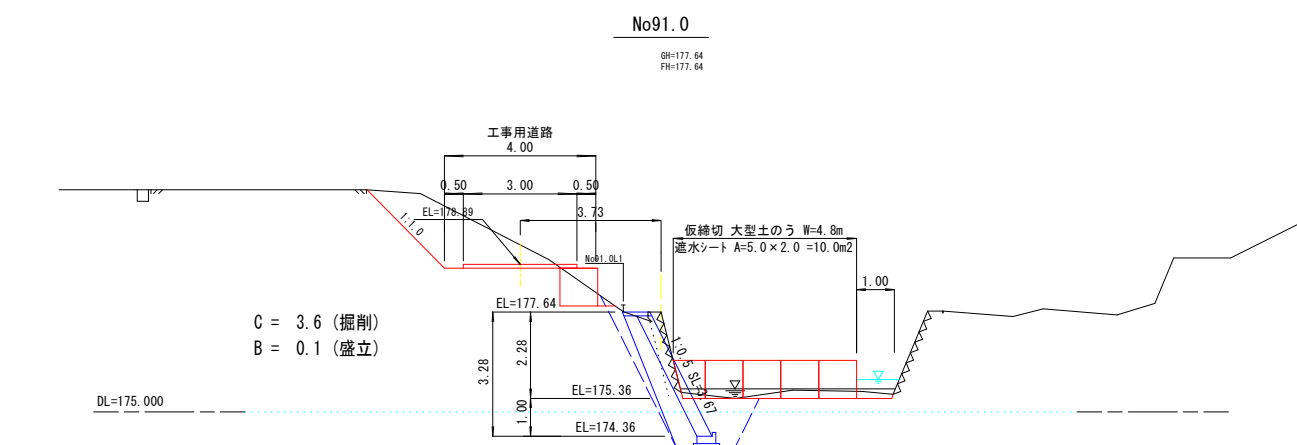
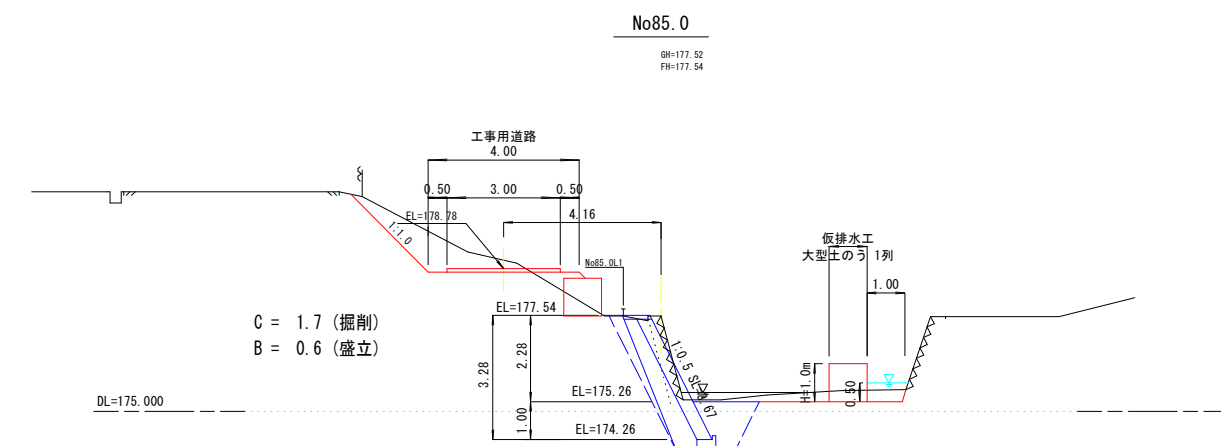
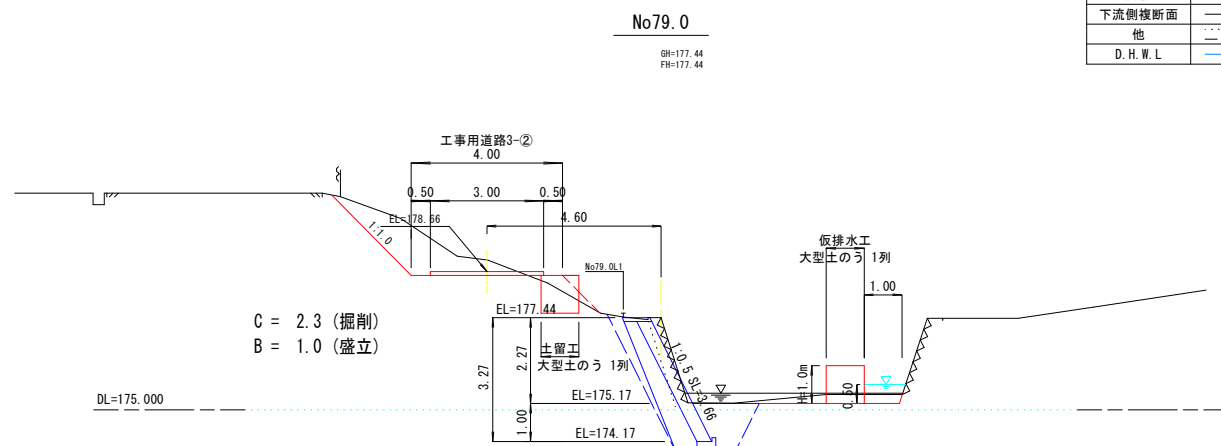


横断面図
松尾川(3-2工区)

A1版 1:100 (A3版 1:200)

仮設工図(18-5)※参考図
松尾川(3工区)

凡例	
地盤高	-----
上流側複断面	-----
下流側複断面	-----
他	-----
D, H, W, L	-----



松尾川 3工区 ※別紙仮設工計画図(18-4)参照

仮設工土工数量1(左岸)掘削土砂

No5.0~No20.0	$(0.0+0.0)/2 \times 15.0 = 0.0$
No20.0~No40.0	$(0.0+0.0)/2 \times 20.0 = 0.0$
No40.0~No79.0	$(0.0+2.3)/2 \times 39.0 = 44.9$
No79.0~No85.0	$(2.3+1.7)/2 \times 6.0 = 12.0$
No85.0~No91.0	$(1.7+3.6)/2 \times 6.0 = 15.9$
計	= 72.8

仮設工土工数量2(左岸)盛立

No5.0~No20.0	$(0.0+1.9)/2 \times 15.0 = 14.3$
No20.0~No40.0	$(1.9+6.0)/2 \times 20.0 = 79.0$
No40.0~No79.0	$(6.0+1.0)/2 \times 39.0 = 136.5$
No79.0~No85.0	$(1.0+0.6)/2 \times 6.0 = 4.8$
No85.0~No91.0	$(0.6+0.1)/2 \times 6.0 = 2.1$
計	= 236.7

松尾川 3工区 ※別紙仮設工計画図(18-4)参照

左岸側施工時

仮設工 工事用道路 標準部(W=4.0m) L=7.4+89.5=96.9m
進入部(W=4.0m) L=5.7m
進入部3

切土(土砂) V= 72.8m³

盛土 V= 236.7 + 54.0 = 290.7m³

敷砂利 A=(89.5+7.4+5.7) × 3.0 = 307.8m²

敷鉄板 L= 0m

土留工土のう積(大型土のう) L=15.0+15.0=30m 26袋

進入部土のう積工(大型土のう) L=42m 35袋

仮設工 仮排水路(河道内移動スレット併設)延長 35+50= 85m

仮設工 仮排水路(W=1.0m H=1.0m) L=85m

土のう積工(大型土のう) L=85m 30+42= 72袋

仮設工 仮締切

土のう積工(大型土のう) L=4.8m 4袋

水替工 1式

ポンプ据え付け撤去 1式

令和 8年度		(3工区)
工 事 名	令和 8 年度 6 災 第11350号 普通河川 松尾川 河川災害復旧工事	
河 川 名	普通河川 松尾川	
箇 所	韓島市 三井町 仁行 地内	
図 名	仮設工図(18-5)	
縮 尺	図 示	
図面番号	16 / 16枚の内	
韓島市役所 建設部 土木課		