

年 度	令和 7 年度(ゼロ国債)				
名 称	平 面 図				
施 行 地	鹿児島県 鹿屋市 古江町 新道地内				
事業細目	復 旧 治 山 事 業				
事業所名	大 隅 地 域 振 興 局				
図面番号	全 28 の 1	縮 尺	1:500		
課長	主 査	主 任	設 計	製 図	検 算

施工面積・集水面積	
F=0.64ha (既設 F=0.10ha) R7(ゼロ国)=0.06ha	
A= 0.58ha (床固工)	
A= 0.58ha (NO.1コンクリート流路工)	
A= 0.57ha (NO.2コンクリート流路工)	
A= 0.02ha (NO.1U型トラフ水路工)	
A= 0.10ha (NO.2U型トラフ水路工)	
A= 0.03ha (NO.3U型トラフ水路工)	
A= 0.04ha (NO.4U型トラフ水路工)	
A= 0.01ha (NO.5U型トラフ水路工)	
A= 0.12ha (NO.6U型トラフ水路工)	
A= 0.14ha (NO.7U型トラフ水路工)	
A= 0.04ha (NO.8U型トラフ水路工)	
A= 0.02ha (NO.9U型トラフ水路工)	

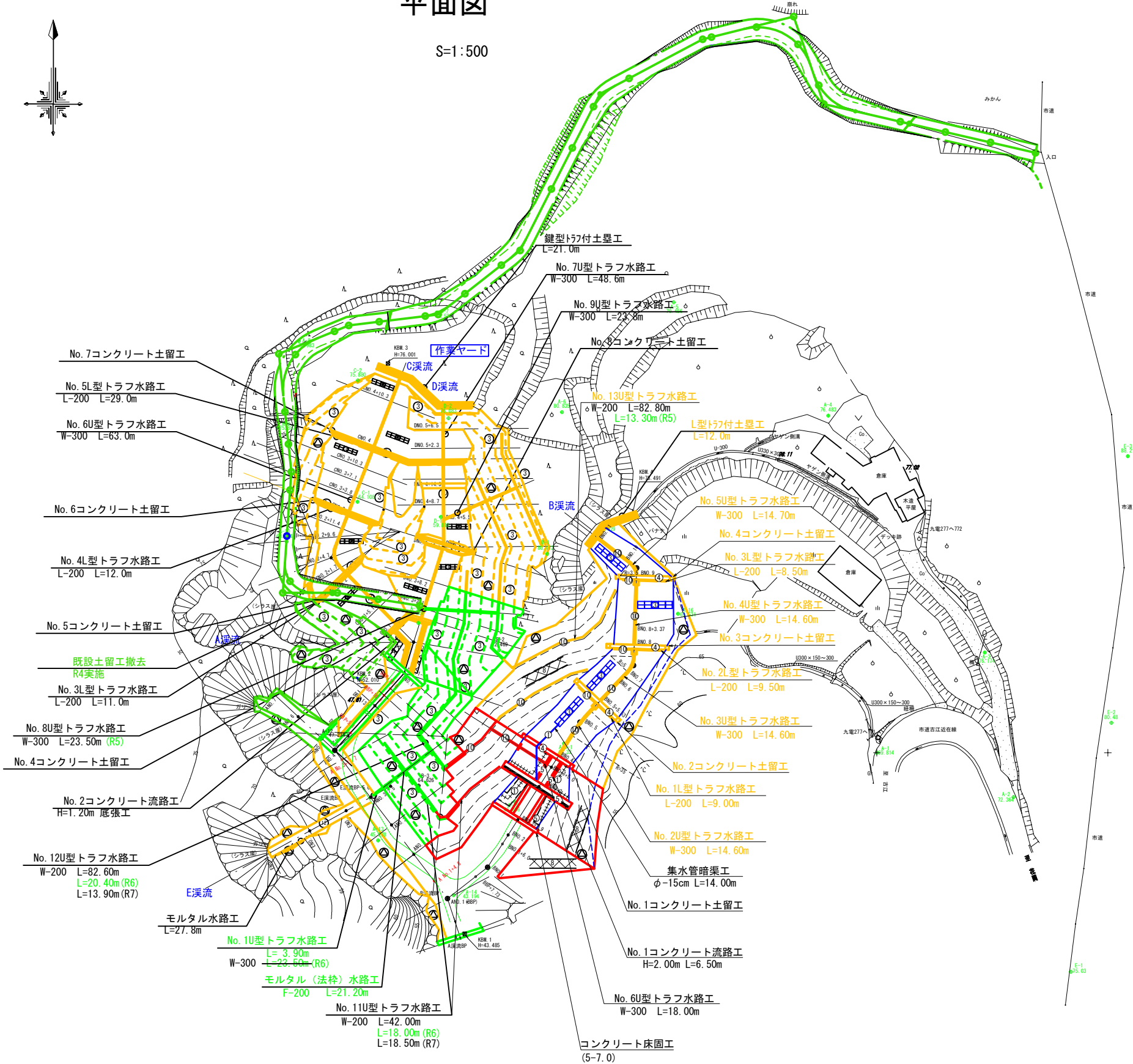
凡 例	
	当 年 度 施 工
	既 存 施 設
	コンクリート床固工
	コンクリート土留工
	トラフ水路工
	モルタル水路工
	集水管暗渠工
	L型トラフ付土塁工
	法 切 工
	実 槽 工
	丸太枠工
	植生壁
	広葉樹
	針葉樹

基準点座標一覧表

点 名	X座標	Y座標
A-1	1000.000	1000.000
A-2	990.397	1029.581
A-3	1021.695	1023.351
A-4	1072.892	989.492
A-5	1097.429	956.038
A-6	1073.663	931.888
A-7	1095.223	904.786
A-8	1089.065	874.921
A-9	1070.349	870.534
A-10	1045.599	872.304
A-11	1028.074	900.786
A-12	1002.659	883.232
A-13	981.046	892.074
A-14	969.183	908.412
A-15	989.471	921.642
A15-1	1001.996	932.295
A-16	1030.055	956.973
B-1	1043.032	928.715
B1-1	1048.936	940.017
B-2	1022.191	918.297
B-3	992.894	900.892
C-1	1054.275	887.647
C-2	1080.529	887.711
D-1	1051.028	905.668
D-2	1072.351	907.322
E-1	952.651	1041.998
E-2	1006.482	1050.740
E-3	1064.143	1054.324
E-4	1129.743	1034.317
E-5	1141.382	989.338
E-6	1154.214	962.343
E-7	1142.055	940.329
E-8	1108.951	922.315

平面図

S=1:500

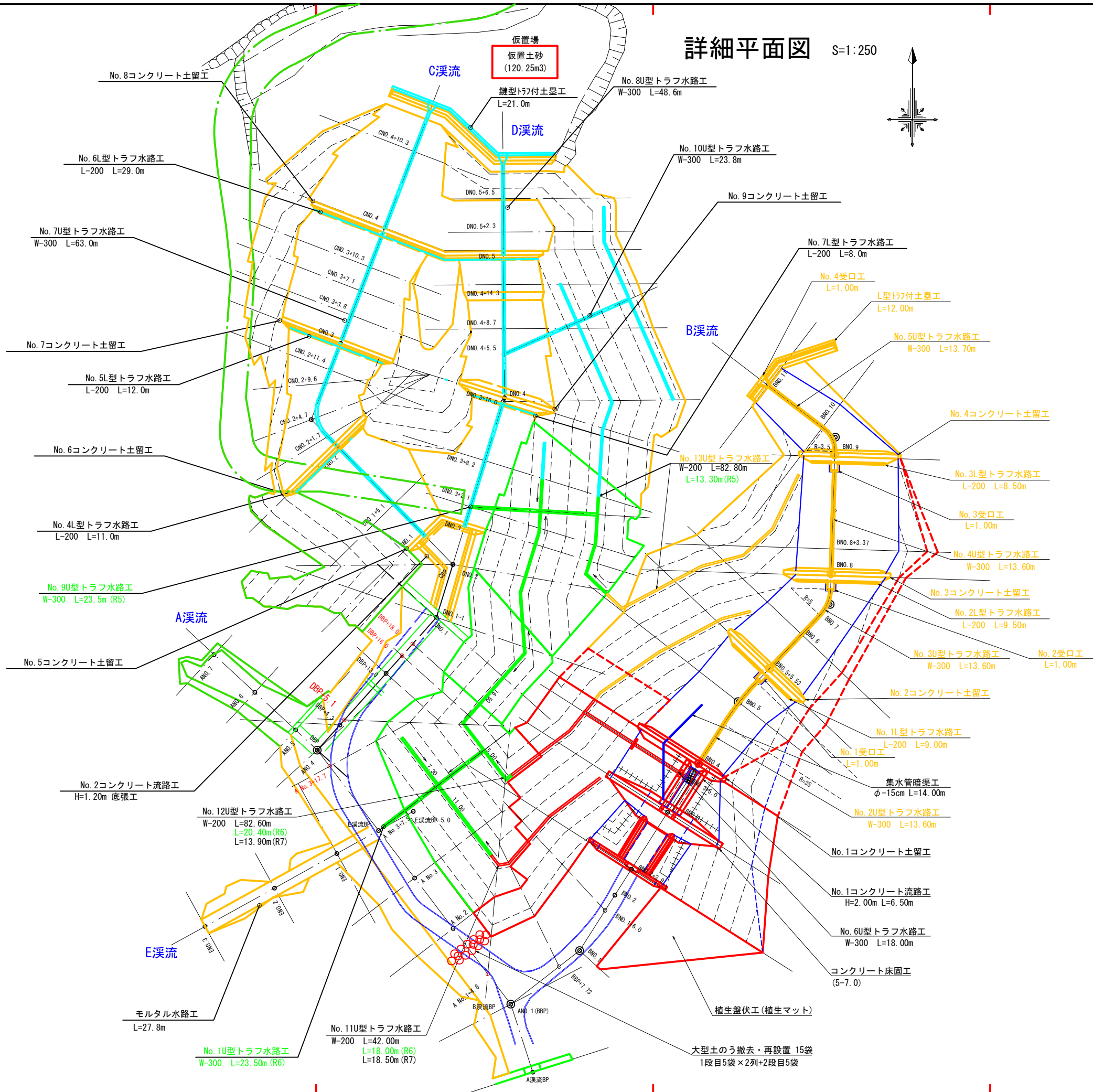


平面野帳写

測 点	測角(方位)	距 離	備 考
A渓流			
A渓流BP	(342° -01' )	0.00	S. 63年度既設No. 5谷止工
ANO. 1	160° -06'	9.00	S. 63年度既設護岸工
ANO. 2		12.00	
ANO. 3		8.00	
E渓流BP		7.52	
ANO. 4	170° -04'	12.75	S. 63年度既設No. 6土留工
ANO. 5		3.73	
ANO. 6		7.00	
ANO. 7		7.00	
B渓流			
B渓流BP	(52° -07' )	0.00	S. 63年度既設護岸工
BBP+7.73		7.73	
BNO. 1	160° -22'	3.27	
BNO. 1+6.0		6.00 +	
BNO. 2		2.27	
BNO. 3		12.40	No. 1コンクリート床固工
BNO. 4		7.05	No. 1コンクリート土留工
BNO. 5	191° -00'	9.47	
BNO. 5+5.53		5.53	No. 2コンクリート土留工
BNO. 6	133° -07'	6.15	
BNO. 7		3.01	
BIP. 3	138° -18'	2.22	
BNO. 8		3.62	No. 3コンクリート土留工
BNO. 8+3.37		3.37	
BNO. 9		11.63	No. 4コンクリート土留工
BIP. 4	125° -43'	2.47	
BNO. 10		2.03	
BNO. 11		8.68	
BEP		8.90 +	
C渓流			
C渓流BP	(315° -38' )	0.00	H. 1年度既設護岸工
CNO. 1		5.50	No. 4コンクリート土留工
+5.1		5.10	
CNO. 2		10.26	No. 5コンクリート土留工
+1.7		1.70	
+4.7	245° -23'	2.99	
+9.6		4.90	
+11.4		1.80	
CNO. 3		3.61	No. 6コンクリート土留工
+3.8		3.80	
+7.1		3.30	
+10.3		3.20 +	
CNO. 4		5.30	No. 7コンクリート土留工
+10.3		10.30	
D渓流			
D渓流BP	(41° -56' )	0.00	S. 63年度既設護岸工
DBP+4.3		4.27	
DBP+13.0		8.73	
DNO. 1	155° -16'	9.51	H. 1年度既設No. 1谷止工
DNO. 2		6.97	H. 1年度既設護岸工
DNO. 3		5.50	No. 4コンクリート土留工
DNO. 3+2.1		2.10	
DNO. 3+8.2		6.10	
DNO. 3+16.0		7.80	
DNO. 4	162° -27'	0.50	No. 8コンクリート土留工
DNO. 4+8.7		8.70	
DNO. 4+14.3		5.56	
DNO. 5		4.34	No. 7コンクリート土留工
DNO. 5+2.3		2.30	
DNO. 5+6.5		4.20	
E渓流			
ENO. 1		0.00	S. 63年度既設護岸工
ENO. 2	155° -16'	8.73	
ENO. 3		9.51	
EEO		6.97	
		5.50	



年 度	令和 7 年度(ゼロ国債)	
名 称	詳 細 平 面 図	
施 行 地	鹿児島県 鹿屋市 古江町 新道地内	
事業細目	復 旧 治 山 事 業	
事業所名	大 隅 地 域 振 興 局	
図面番号	全 28 の 3	縮 尺 1:250
課長	主査	主任
	設計	製図
		検算









年 度	令和 7 年度(ゼロ国債)	
名 称	コンクリート床固工水平打継目標準施工図	
施 行 地	鹿児島県 鹿屋市 古江町 新道地内	
事業細目	復 旧 治 山 事 業	
事業所名	大 隅 地 域 振 興 局	
図面番号	全 28 の 6	縮 尺 図 示
課 長	主 査	主 任 設 計 製 図 検 算

コンクリート床固工水平打継目標準施工図

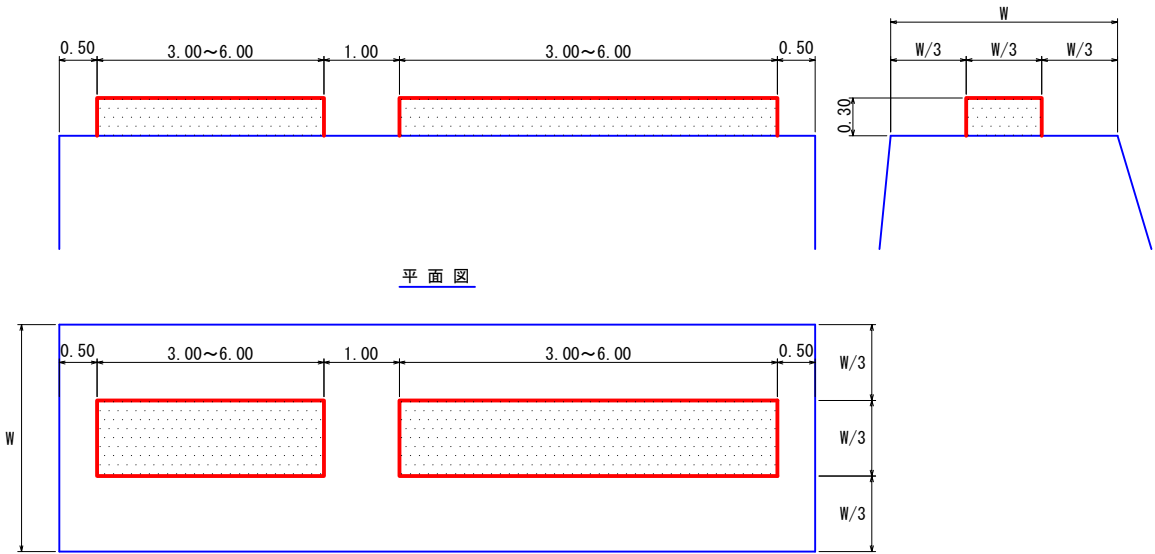
1. ほぞによる補強 (W≧1.35mの場合)

ほぞ補強の構造・規格

S=1:50

正面図

側面図

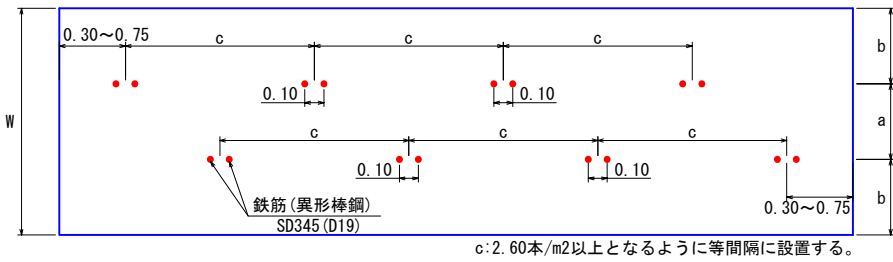


2. 鉄筋による補強

鉄筋補強の構造・規格

S=1:20

平面図



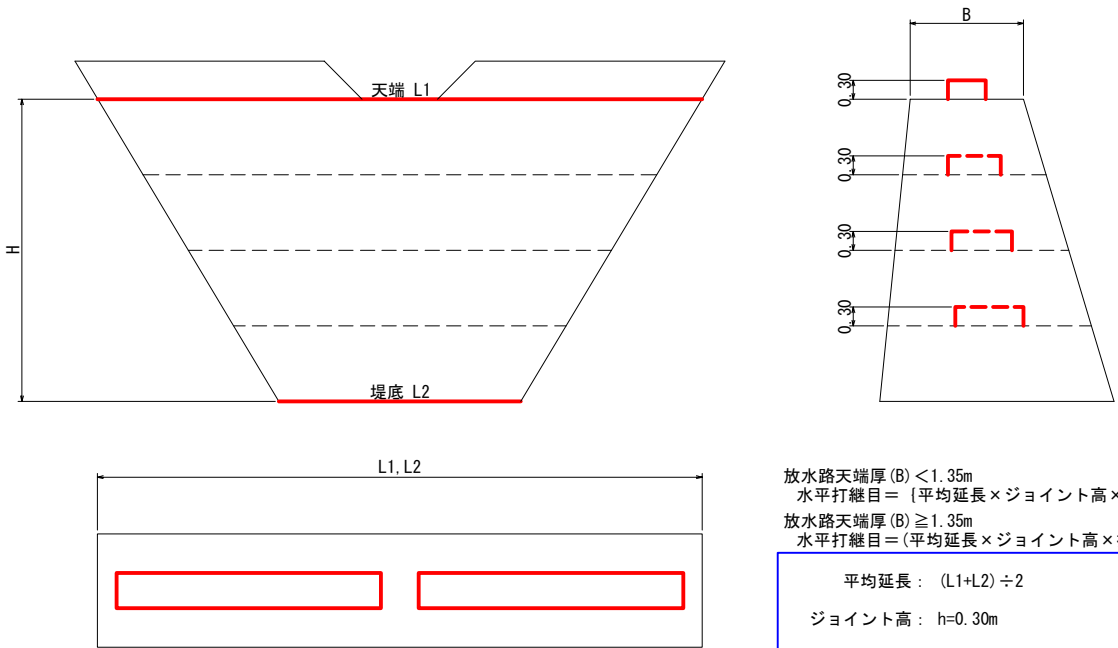
必要本数: 2.60本/m2以上 (1ヶ所2本挿し)

W	鉄筋の 列 数	鉄筋 (異形)	a	b
0.80~1.50未満	1	D19	中 央	—
1.50~2.80未満	2	D19	0.70~1.20	0.40~0.80
2.80~4.00未満	3	D19	0.90~1.20	0.50~0.80
4.00~4.60未満	4	D19	1.00	0.50~0.80

(注意事項)

- ア. レイタンス除去を完全に行うこと。  
イ. 鉄筋とコンクリートが密着するよう入念な施工をすること。  
ウ. 打継面に補強鉄筋を施工する箇所は、「ほぞ」又は「溝」による施工が不可能な場合に限る。

数 量 計 算



放水路天端厚 (B) < 1.35m  
水平打継目 = {平均延長 × ジョイント高 × (打設回数 - 1)} × 2  
放水路天端厚 (B) ≥ 1.35m  
水平打継目 = (平均延長 × ジョイント高 × 打設回数) × 2

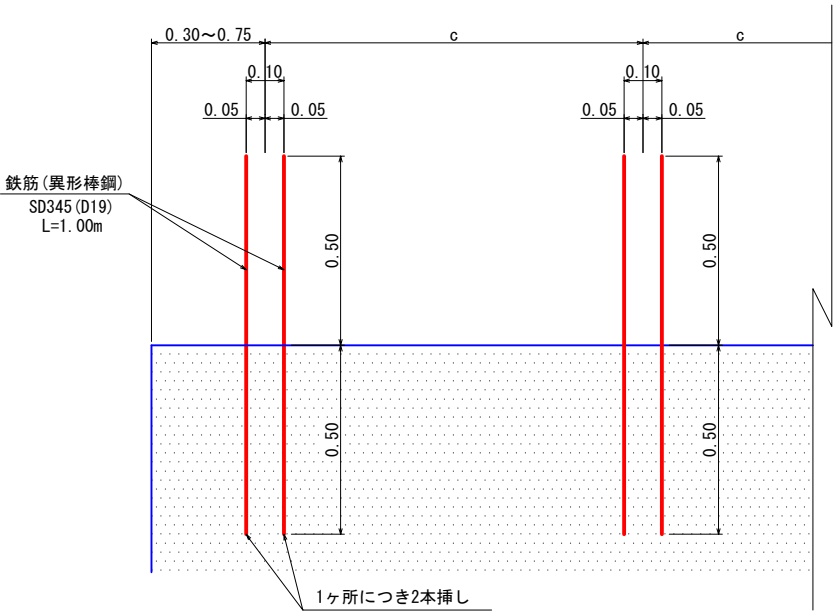
平均延長 : (L1 + L2) ÷ 2

ジョイント高 : h = 0.30m

打設回数 : 堤高 ÷ 打設高 (2.00m)  
注) 打設回数は切上げによる整数止とする。

鉄筋補強の構造・規格

S=1:10



水平打継目型枠数量計算

床固工(本堤) 設置回数

H ÷ 2.00 = 7.00 ÷ 2.00 = 4.0 - 1 = 3.0回

水平打継目

{(15.80 + 6.40) ÷ 2 × 0.30 × 3.0} × 2.0 = 19.98 m2

年 度	令和 7 年度(ゼロ国債)			
名 称	コンクリート床固工数量計算			
施 行 地	鹿児島県 鹿屋市 古江町 新道地内			
事業細目	復 旧 治 山 事 業			
事業所名	大 隅 地 域 振 興 局			
図面番号	全 28 の 7	縮 尺	-	
課長		主査		主任
			設計	
			製図	
				換算

コンクリート

本 堤 A	$(7.95+7.65) \div 2 \times 1.00 \times 0.80$	=	6.24		
A'	$(6.95+6.65) \div 2 \times 1.00 \times 0.80$	=	5.44		
B	$7.00 \div 6 \times \{ (2 \times 6.40+15.80) \times 3.60+(6.40+2 \times 15.80) \times 0.80 \}$	=	155.59	小計	167.27
垂 直 壁 C	$1.00 \div 6 \times \{ (2 \times 5.13+5.45) \times 0.50+(5.13+2 \times 5.45) \times 0.30 \}$	=	2.11		
C'	$1.00 \div 6 \times \{ (2 \times 3.63+3.95) \times 0.50+(3.63+2 \times 3.95) \times 0.30 \}$	=	1.51		
D	$1.40 \div 6 \times \{ (2 \times 8.50+10.25) \times 0.78+(8.50+2 \times 10.25) \times 0.50 \}$	=	8.34	小計	11.96
側壁右岸 E	$(0.30+0.93) \div 2 \times 1.40 \times 5.50$	=	4.74		
F	$5.50 \times 0.27 \div 6 \times (0.93+1.05+0.93)$	=	0.72		
G	$1.67 \times 0.51 \div 6 \times (0.30+0.30+1.05)$	=	0.23		
側壁左岸 E	$(0.30+0.93) \div 2 \times 1.40 \times 5.50$	=	4.74		
F	$5.50 \times 0.27 \div 6 \times (0.93+1.05+0.93)$	=	0.72		
G	$1.67 \times 0.51 \div 6 \times (0.30+0.30+1.05)$	=	0.23	小計	11.38
水叩上面 H	$5.62 \times 0.40 \div 6 \times (3.10+3.10+2.86)$	=	3.39		
水叩底面 H	$5.50 \times 0.40 \div 6 \times (3.10+2.86+2.86)$	=	3.23	小計	6.62
			合計	197.23	m3

型 枠

本 堤 A	$(7.95+7.65) \div 2 \times 1.00 \times (1.000+1.000)$	=	15.60		
A'	$(6.95+6.65) \div 2 \times 1.00 \times (1.000+1.000)$	=	13.60		
B	$(15.80+6.40) \div 2 \times 7.00 \times (1.005+1.044)$	=	159.21		
放 水 路	$(0.80+0.80) \div 2 \times 1.00 \times 1.044 \times 2.0$	=	1.67		
水平打継目	$\{ (15.80+6.40) \div 2 \times 0.30 \times 3.0 \} \times 2.0$	=	19.98	小計	210.06
垂 直 壁 C	$(5.45+5.13) \div 2 \times 1.00 \times (1.000+1.020)$	=	10.69		
C'	$(3.95+3.63) \div 2 \times 1.00 \times (1.000+1.020)$	=	7.66		
D	$(10.25+8.50) \div 2 \times 1.40 \times (1.000+1.020)$	=	26.51		
放 水 路	$(0.30+0.50) \div 2 \times 1.00 \times 1.044 \times 2.0$	=	0.84	小計	45.70
側壁右岸 E	$1.40 \times 5.50 \times (1.044+1.011)$	=	15.82		
F	$5.50 \times 0.27 \div 2 \times (1.044+1.011)$	=	1.53		
G	$1.67 \times 0.51 \div 2 \times (1.044+1.011)$	=	0.88		
側壁左岸 E	$1.40 \times 5.50 \times (1.044+1.011)$	=	15.82		
F	$5.50 \times 0.27 \div 2 \times (1.044+1.011)$	=	1.53		
G	$1.67 \times 0.51 \div 2 \times (1.044+1.011)$	=	0.88	小計	36.46
			合計	292.22	m2

打継面清掃

本 堤	=	167.27	m3
足 場 損 料			
本堤設置回数	$H \div 2 = 7.00 \div 2 = 4$ 回		
本 堤	$\{ (15.80+6.40) \div 2 \times 4.0+(7.95+6.95) \} \times 2.0$	=	118.60
垂直壁設置回数	$H \div 2 = 2.40 \div 2 = 1$ 回		
垂 直 壁	$(5.45+3.95) \times 1.0$	=	9.40
			計 128.00 m

水抜パイプ

本 堤	硬質塩化 V P 管 φ=20cm t=10.3mm		
	$1.68+2.52+3.36+3.36$	=	10.92 m

昇 降 梯 子

本 堤	昇降ステップ 鋳鉄樹脂被覆 300mm×300mm心材径19mm		
		=	19.00 本
標 板	アルミニウム軽合金 40×30×1cm		
本 堤			1.00 枚
標 柱	10×10×200cm		
本 堤			1.00 本





年 度	令和 7 年度(ゼロ国債)				
名 称	コンクリート床固工数量計算				
施 行 地	鹿児島県 鹿屋市 古江町 新道地内				
事業細目	復 旧 治 山 事 業				
事業所名	大 隅 地 域 振 興 局				
図面番号	全 28 の 9	縮 尺	-		
課長	主査	主任	設計	製図	核算

掘削数量計算表(本堤)

区分	上 幅	下 幅	高 さ	延 長	体 積
A	2.04	1.80	0.20	0.30	0.12
B	2.76	1.80	0.80	0.30	0.55
C	3.00	1.80	1.00	0.30	0.72
D	6.68	2.72	3.30	3.40	52.73
E	8.76	3.84	4.10	0.80	20.66
F	8.28	4.32	3.30	1.00	20.79
G	9.04	4.60	3.70	0.60	15.14
H	8.68	4.60	3.40	1.80	40.64
I	9.04	4.60	3.70	0.80	20.19
J	9.52	4.60	4.10	1.50	43.42
K	12.04	4.60	6.20	0.70	36.11
L	14.20	4.60	8.00	1.00	75.20
M	8.76	3.24	4.60	4.00	110.40
N	3.40	1.84	1.30	0.20	0.68
O	3.36	1.80	1.30	0.20	0.67
P	2.88	1.80	0.90	0.50	1.05
Q	2.40	1.80	0.50	0.30	0.32
計					439.39 m3
備考	余掘	0.50m	法6分	土質	(シラス)

掘削数量計算表(垂直壁)

区分	上 幅	下 幅	高 さ	延 長	体 積
A	1.66	1.30	0.30	0.30	0.13
B	2.02	1.30	0.60	0.30	0.30
C	2.08	1.36	0.60	0.40	0.41
D	2.42	1.46	0.80	0.30	0.47
E	3.68	1.64	1.70	0.90	4.07
F	4.66	1.78	2.40	5.00	38.64
G	4.66	1.78	2.40	3.50	27.05
H	3.68	1.64	1.70	0.90	4.07
I	2.60	1.40	1.00	0.60	1.20
J	2.50	1.30	1.00	0.10	0.19
K	1.90	1.30	0.50	0.60	0.48
計					77.01 m3
備考	余掘	0.50m	法6分	土質	(シラス)

掘削数量計算表(側壁・水叩)

区 分	断面積	延 長	体 積
軀 体	18.10	3.10	56.11
合 計			56.11 m3
備 考	余掘0.50m 法6分 土質 (シラス)		

掘削数量集計表

土 質	シラス
本 堤	439.39
垂 直 壁	77.01
側壁・水叩	56.11
合 計	572.51 m3

掘削面仕上数量計算表(本堤)

区分	掘 削 面 仕 上 (シラス)		
	幅	延 長	面 積
a	0.80		
b	0.80	1.17	0.94
c	3.60	8.72	19.18
d	3.60	6.40	23.04
e	0.80	8.16	17.95
f	0.80	1.17	0.94
計			62.05 m2

法面仕上数量計算表(側壁・水叩)

掘 削 面 仕 上 (シラス)			
区 分	幅	延 長	面 積
a	4.72		
b	4.96	4.40	21.30
計			21.30 m2
盛 土 法 面 仕 上			
区 分	幅	延 長	面 積
a	4.72	1.10	5.19
計			5.19 m2

掘削面仕上数量計算表(垂直壁)

区分	掘 削 面 仕 上 (シラス)		
	幅	延 長	面 積
a	0.30		
b	0.50	1.18	0.47
c	0.78	1.65	1.06
d	0.78	8.50	6.63
e	0.50	1.65	1.06
f	0.30	1.18	0.47
計			9.69 m2

法面仕上集計表

区 分	掘削面仕上 (シラス)	盛土法面仕上
本 堤	62.05	
垂 直 壁	9.69	
側壁・水叩	21.30	5.19
合 計	93.04 m2	5.19 m2

年 度	令和 7 年度(ゼロ国債)	
名 称	コンクリート床固工埋戻し計算図	
施 行 地	鹿児島県 鹿屋市 古江町 新道地内	
事業細目	復旧治山事業	
事業所名	大隅地域振興局	
図面番号	全 28 の 10	縮 尺 1:100
課長	主査	主任設計製図検算

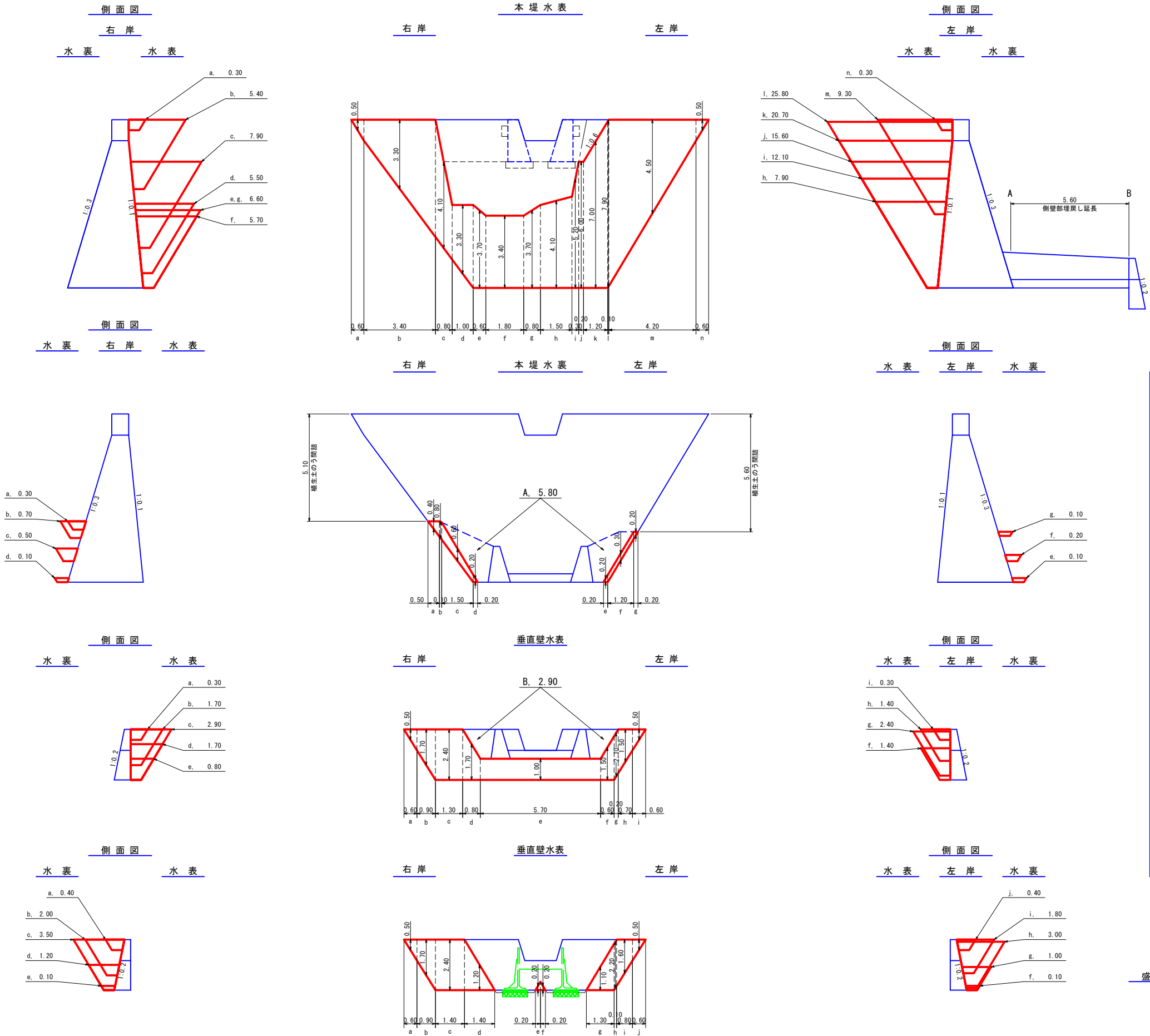
埋戻し数量計算表				
区 分	断面積	延長	体 積	
本 堤 水 表	a	0.30	0.60	0.18
	b	5.40	3.40	18.36
	c	7.90	0.80	6.32
	d	5.50	1.00	5.50
	e	6.60	0.60	3.96
	f	5.70	1.80	10.26
	g	6.60	0.80	5.28
	h	7.90	1.50	11.85
	i	12.10	0.30	3.63
	j	15.60	0.20	3.12
	k	20.70	1.20	24.84
	l	25.80	0.10	2.58
	m	9.30	4.20	39.06
	n	0.30	0.60	0.18
	小 計			135.12
本 堤 水 裏	a	0.30	0.50	0.15
	b	0.70	0.10	0.07
	c	0.50	1.50	0.75
	d	0.10	0.20	0.02
	e	0.10	0.20	0.02
	f	0.20	1.20	0.24
	g	0.10	0.20	0.02
	小 計			1.27
計				136.39 m3

盛土転圧 (BA) 数量計算表

測 点	断面積	延長	体 積
BNo.3	12.10		
BNo.4	4.70	6.40	53.76
BNo.5	1.90	9.50	31.35
a	0.00	2.50	2.38
計			87.49 m3

※ 延長は縦断面図参照

コンクリート床固工埋戻し計算図



埋戻し数量計算表

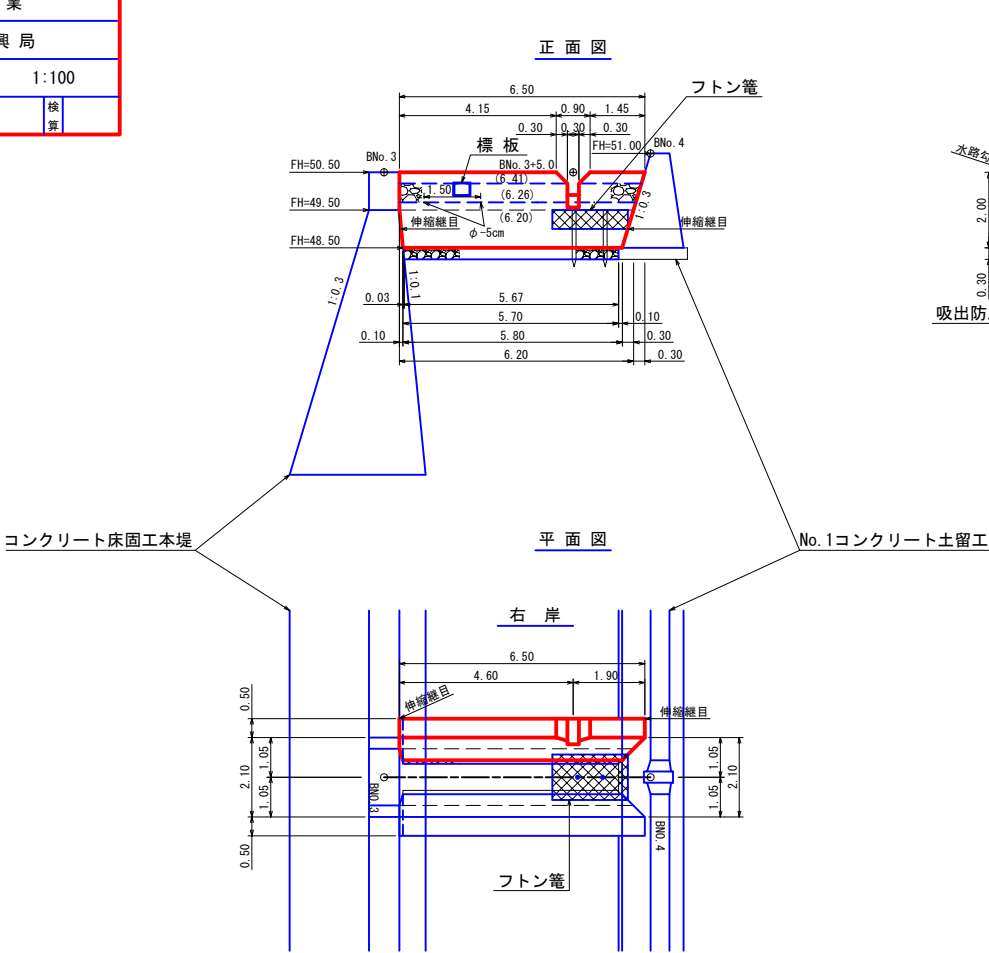
区 分	断面積	延長	体 積
a	0.30	0.60	0.18
b	1.70	0.90	1.53
c	2.90	1.30	3.77
d	1.70	0.80	1.36
e	0.80	5.70	4.56
f	1.40	0.60	0.84
g	2.40	0.20	0.48
h	1.40	0.70	0.98
i	0.30	0.60	0.18
小 計			13.88
a	0.40	0.60	0.24
b	2.00	0.90	1.80
c	3.50	1.40	4.90
d	1.20	1.40	1.68
e	0.10	0.20	0.02
f	0.10	0.20	0.02
g	1.00	1.30	1.30
h	3.00	0.10	0.30
i	1.80	0.80	1.44
j	0.40	0.60	0.24
小 計			11.94
A	5.80		
B	2.90	5.60	24.36
小計			24.36
計			50.18 m3
合 計			186.57 m3

盛土合計 186.57 + 87.49 = 274.06 m3

年 度	令和 7 年度(ゼロ国債)	
名 称	コンクリート流路工(右岸)構造図	
施 行 地	鹿児島県 鹿屋市 古江町 新道地内	
事業細目	復 旧 治 山 事 業	
事業所名	大 隅 地 域 振 興 局	
図面番号	全 28 の 11	縮 尺 1:100
課長	主 査	主 任 設 計 製 図 検 算

No.1コンクリート(右岸)流路工

GW-C 盛土タイプ  $\beta=25^{\circ}$   $\phi=30^{\circ}$   $f=0.6$



コンクリート	$1.00 \div 6 \times \{(2 \times 6.20 + 6.50) \times 0.80 + (6.20 + 2 \times 6.50) \times 0.50\}$	=	4.12
	$1.00 \div 6 \times \{(2 \times 5.80 + 6.20) \times 1.10 + (5.80 + 2 \times 6.20) \times 0.80\}$	=	5.69
	$0.30 \div 6 \times \{(2 \times 0.30 + 0.90) \times 0.59 + (0.30 + 2 \times 0.90) \times 0.50\}$	=	0.10 (-)
	$(0.59 + 0.68) \div 2 \times 0.30 \times 0.30$	=	0.06 (-)
	計		9.65 m3

型 枠	$(6.50 + 6.20) \div 2 \times 1.00 \times (1.044 + 1.000)$	=	12.98
	$(6.20 + 5.80) \div 2 \times 1.00 \times (1.044 + 1.000)$	=	12.26
	計		25.24 m2

水抜パイプ	硬質塩化ビニールVP管 $\phi=5\text{cm}$ $t=4.1\text{mm}$		
	$0.74 \times 4.0$	=	2.96 m

基礎栗石	$(5.70 + 5.67) \div 2 \times 1.30$	=	7.39 m2
(径5~15cm)			

裏栗石	$(6.41 + 6.26) \div 2 \times 0.50 \times 0.30$	=	0.95 m3
(径5~15cm)			

吸出防止材	$0.30 \times (6.41 + 6.26)$	=	3.80
(遮青繊維質板 $t=10\text{mm}$ )			
	$(6.41 + 6.26) \div 2 \times 0.50$	=	3.17
	計		6.97 m2

伸縮継目	$(0.50 + 0.80) \div 2 \times 1.00 + (0.80 + 1.10) \div 2 \times 1.00 \times 1.005$	=	1.60
( $t=10\text{mm}$ )			
	$(0.50 + 1.10) \div 2 \times 2.00 \times 1.044$	=	1.67
	計		3.27 m2

足場損料			6.50 m
------	--	--	--------

盛土法面仕上	$1.30 \times 5.67$	=	7.37 m2
--------	--------------------	---	---------

フトン簗	$(0.50 \times 1.20 \times 2.00)$	=	1.0 枚
------	----------------------------------	---	-------

止 杭	(末口径9cm $L=1.50\text{m}$ )	=	2.0 本
-----	----------------------------	---	-------

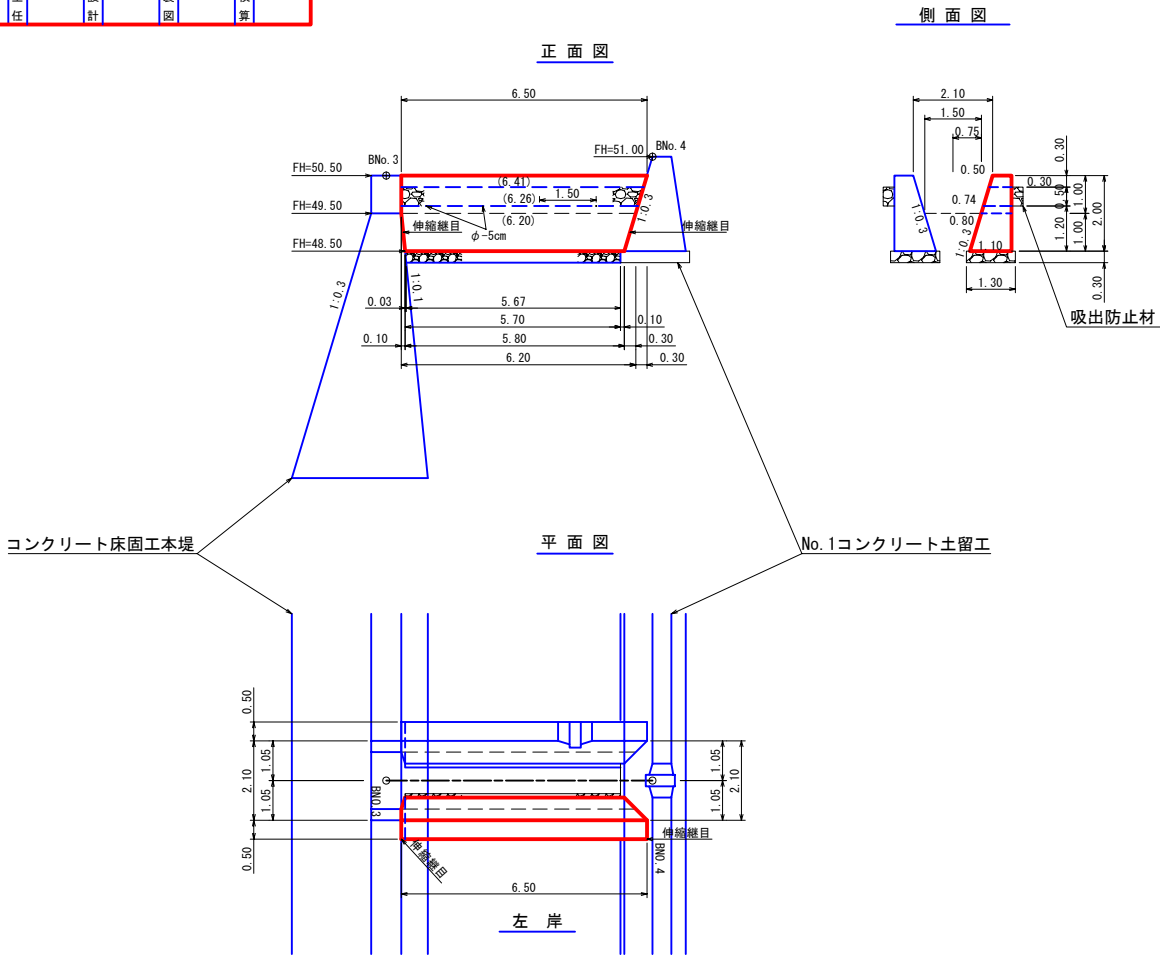
標 板	アルミニウム軽合金 $400 \times 300 \times 10$		1.0 枚
-----	--------------------------------------	--	-------

盛土転圧(BA)数量計算表

測点	断面積	延長	体積
BN0.3	6.70		
BN0.4	12.70	6.50	63.05
計			63.05 m3

年 度	令和 7 年度(ゼロ国債)	
名 称	コンクリート流路工(左岸)構造図	
施 行 地	鹿児島県 鹿屋市 古江町 新道地内	
事業細目	復旧治山事業	
事業所名	大隅地域振興局	
図面番号	全 28 の 12	縮 尺 1:100
課長	主 査	主 任
	設 計	製 図
		検 算

No.1コンクリート(左岸)流路工  
GW-C 盛土タイプ β=25° Φ=30° f=0.6



コンクリート

$$1.00 \div 6 \times \{(2 \times 6.20 + 6.50) \times 0.80 + (6.20 + 2 \times 6.50) \times 0.50\} = 4.12$$
$$1.00 \div 6 \times \{(2 \times 5.80 + 6.20) \times 1.10 + (5.80 + 2 \times 6.20) \times 0.80\} = 5.69$$

計 9.81 m3

型 枠

$$(6.50 + 6.20) \div 2 \times 1.00 \times (1.044 + 1.000) = 12.98$$
$$(6.20 + 5.80) \div 2 \times 1.00 \times (1.044 + 1.000) = 12.26$$

計 25.24 m2

水抜パイプ

硬質塩化ビニールVP管 Φ=5cm t=4.1mm

$$0.74 \times 4.0 = 2.96 \text{ m}$$

基礎栗石  
(径5~15cm)

$$(5.70 + 5.67) \div 2 \times 1.30 = 7.39 \text{ m2}$$

裏栗石  
(径5~15cm)

$$(6.41 + 6.26) \div 2 \times 0.50 \times 0.30 = 0.95 \text{ m3}$$

吸出防止材  
(t=10mm)

$$0.30 \times (6.41 + 6.26) = 3.80$$
$$(6.41 + 6.26) \div 2 \times 0.50 = 3.17$$

計 6.97 m2

伸縮継目  
(選青繊維質板 t=10mm)

$$(0.50 + 0.80) \div 2 \times 1.00 + (0.80 + 1.10) \div 2 \times 1.00 \times 1.005 = 1.60$$
$$(0.50 + 1.10) \div 2 \times 2.00 \times 1.044 = 1.67$$

計 3.27 m2

足場損料

$$6.50 \text{ m}$$

盛土法面仕上

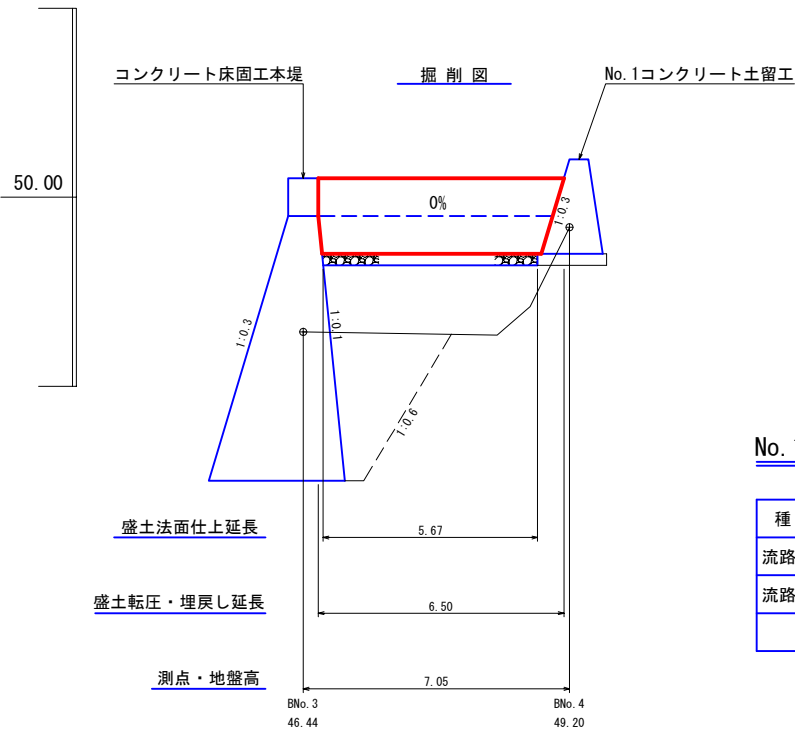
$$1.30 \times 5.67 = 7.37 \text{ m2}$$

盛土転圧(BA)数量計算表

測点	断面積	延長	体積
BNo. 3	1.40		
BNo. 4	0.00	6.50	4.55
計			4.55 m3

埋戻し(BA' 2)数量計算表

測点	断面積	延長	体積
BNo. 3	1.20		
BNo. 4	0.00	6.50	3.90
計			3.90 m3

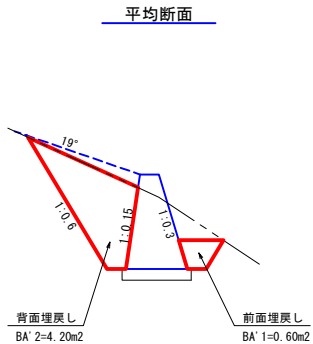
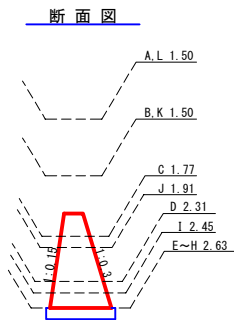
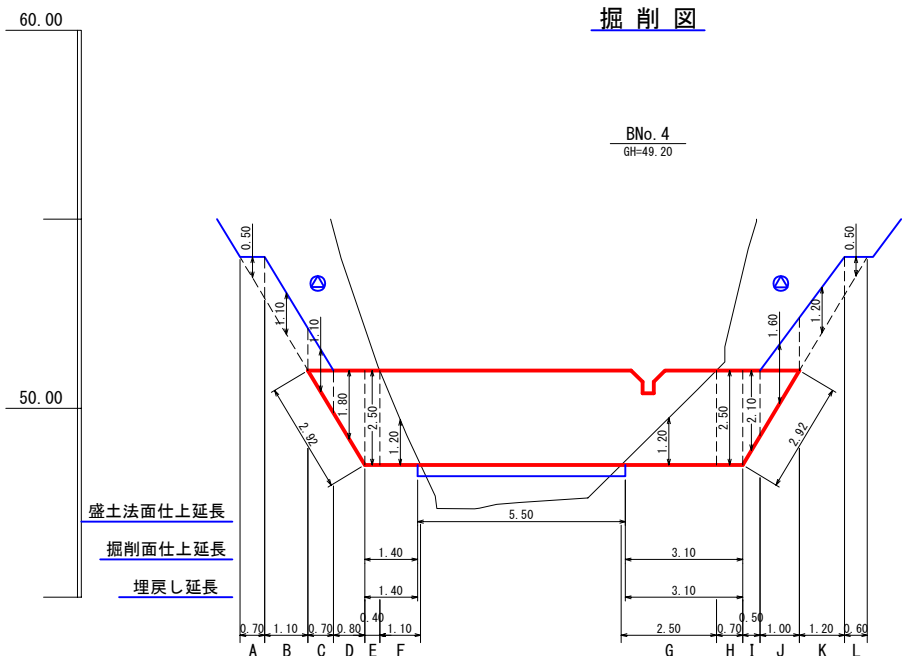
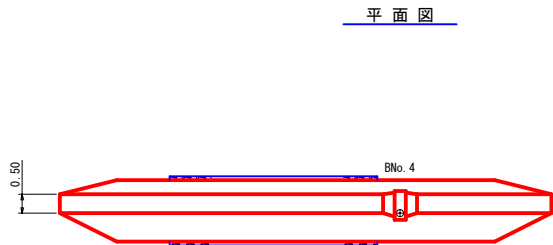
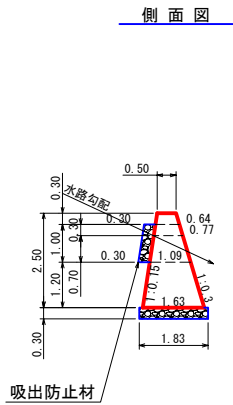
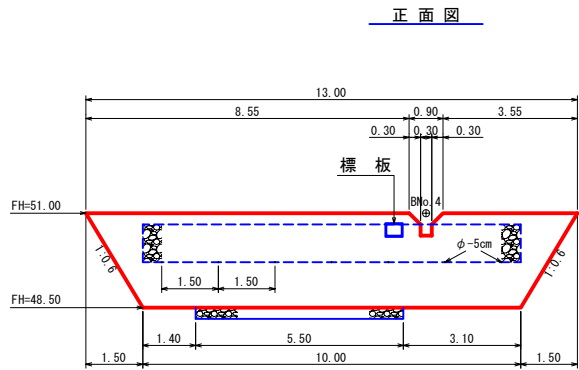


No.1コンクリート流路工集計表

種 別	延 長	コンクリート	型 枠	盛土転圧	背面埋戻し	水抜パイプ φ=5cm	基礎栗石 径5~15cm	裏栗石 径5~15cm	吸出防止材 t=10mm	伸縮継目 t=10mm	足場損料	盛 土 法面仕上	フトン竜 (1.20×0.50×2.00)	止 杭 (末口径8cm L=1.50m)	標 板	備 考
流路工(右岸)	6.50	9.65	25.24	63.05		2.96	7.39	0.95	6.97	3.27	6.50	7.37	1.0	2.0	1.0	土質(シラス)
流路工(左岸)	6.50	9.81	25.24	4.55	3.90	2.96	7.39	0.95	6.97	3.27	6.50	7.37				
計	6.50 m	19.46 m3	50.48 m2	67.60 m3	3.90 m3	5.92 m	14.78 m2	1.90 m3	13.94 m2	6.54 m2	13.00 m	14.74 m2	1.0 枚	2.0 本	1.0 枚	

年 度	令和 7 年度(ゼロ国債)	
名 称	No.1コンクリート土留工構造図	
施 行 地	鹿児島県 鹿屋市 古江町 新道地内	
事業細目	復 旧 治 山 事 業	
事業所名	大 隅 地 域 振 興 局	
図面番号	全 28 の 13	縮 尺 1:100
課長	主査	主任
		設計
		製図
		検算

No.1コンクリート土留工構造図  
GW-C 盛土タイプ β=25° φ=30° f=0.6



コンクリート	$2.50 \div 6 \times \{ (2 \times 10.00 + 13.00) \times 1.63 + (10.00 + 2 \times 13.00) \times 0.50 \}$	= 29.91
	$0.30 \div 6 \times \{ (2 \times 0.30 + 0.90) \times 0.64 + (0.30 + 2 \times 0.90) \times 0.50 \}$	= 0.10 (-)
	$(0.64 + 0.77) \div 2 \times 0.30 \times 0.30$	= 0.06 (-)
計		29.75 m3

型 枠	$(13.00 + 10.00) \div 2 \times 2.50 \times (1.044 + 1.011)$	= 59.08 m2
-----	---	------------

<u>水抜パイプ</u>	硬質塩化ビニールVP管φ=5cm t=4.1mm
	1.09×7.0 = 7.63 m

基礎栗石 (径5~15cm)	$1.83 \times 5.50$	= 10.07 m2
-------------------	--------------------	------------

裏栗石 (径5~15cm)	$0.30 \times 1.00 \times 10.00$	= 3.00 m3
------------------	---------------------------------	-----------

吸出防止材 (t=10mm)	$(0.30 + 1.00 \times 1.011 + 0.30) \times 10.00 + 0.30 \times 1.00 \times 2.0$	= 16.71 m2
-------------------	--	------------

足場損料		13.00 m
------	--	---------

掘削面仕上	$(0.50 + 1.63) \div 2 \times 2.92 \times 2.0 + 1.63 \times (1.40 + 3.10)$	= 13.55 m2
-------	---	------------

盛土法面仕上	$1.83 \times 5.50$	= 10.07 m2
--------	--------------------	------------

前面埋戻し (BA' 1)	$0.60 \times (1.40 + 3.10)$	= 2.70 m3
------------------	-----------------------------	-----------

背面埋戻し (BA' 2)	$4.20 \times (1.40 + 3.10)$	= 18.90 m3
------------------	-----------------------------	------------

標 板	アルミニウム軽合金400×300×10	1.0 枚
-----	---------------------	-------

掘削(CA)数量計算表

区分	上 幅	下 幅	高 さ	延 長	体 積
A	2.10	1.50	0.50	0.70	0.63
B	2.82	1.50	1.10	1.10	2.61
C	3.09	1.77	1.10	0.70	1.87
D	4.47	2.31	1.80	0.80	4.88
E	5.63	2.63	2.50	0.40	4.13
F	4.07	2.63	1.20	1.10	4.42
G	4.07	2.63	1.20	2.50	10.05
H	5.63	2.63	2.50	0.70	7.23
I	4.97	2.45	2.10	0.50	3.90
J	3.83	1.91	1.60	1.00	4.59
K	2.94	1.50	1.20	1.20	3.20
L	2.10	1.50	0.50	0.60	0.54
計					48.05 m3
備 考	余掘0.50m 法6分 土質(シラス)				

盛土転圧(BA)数量計算表

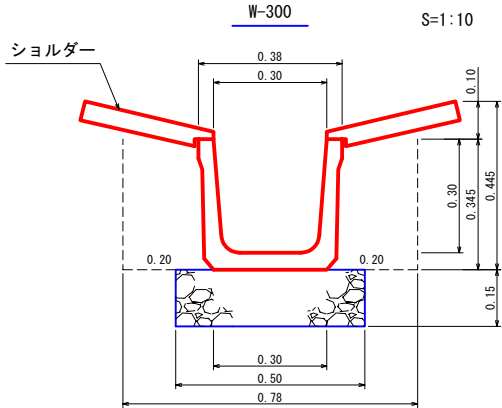
測 点	断面積	延 長	体 積
BNo. 4	17.80		
BNo. 5	32.60	8.80	221.76
BNo. 5 +5.53	25.50	5.50	159.78
BNo. 6	36.90	6.20	193.44
BNo. 8	20.20	8.80	251.24
BNo. 8 +3.37	8.60	3.40	48.96
b	0.00	2.70	11.61
計			886.79 m3

※ 延長は縦断面図参照

盛土合計	$886.79 + 2.70 + 18.90$	= 908.39 m3
------	-------------------------	-------------

年 度	令和 7 年度(ゼロ国債)	
名 称	No. 6, 11, 12U型トラフ水路工構造図	
施 行 地	鹿児島県 鹿屋市 古江町 新道地内	
事業細目	復 旧 治 山 事 業	
事業所名	大 隅 地 域 振 興 局	
図面番号	全 28 の 14	縮 尺 図 示
課長	主 査	主任 設計 製 図 検 算

No. 6U型トラフ水路工



数 量 表 (10.00m当り)		
ト ラ フ	10.00	m
ショルダー	10.00	m
切 込 砕 石 (径4cm以下)	0.75	m3
掘削・切取	栗 有	4.26 m3
	栗 無	3.51 m3
掘削面仕上	栗 有	5.00 m2
	栗 無	3.00 m2
埋 戻 し	1.40	m3

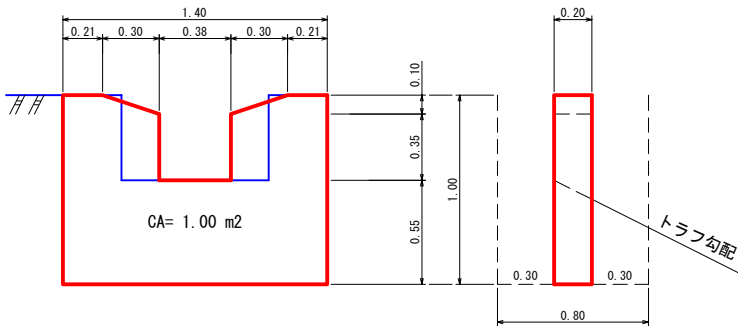
帯 工

300用

S=1:20

正面図

側面図

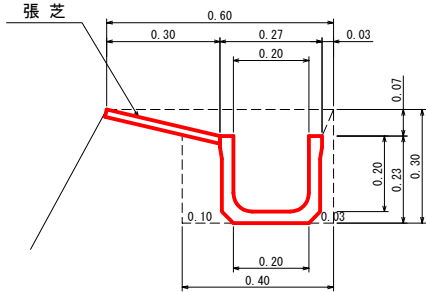


数 量 表 (1.0個当り)	
コンクリート	0.24 m3
型 枠	2.80 m2
掘 削	0.80 m3
掘削面仕上	0.68 m2
埋 戻 し	0.60 m3

No. 11, 12U型トラフ水路工

W-200

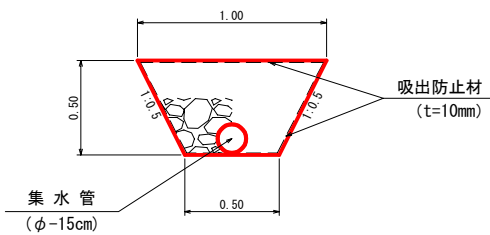
S=1:10



数 量 表 (10.00m当り)	
ト ラ フ	10.00 m
張 芝 (片側幅30cm)	10.00 m
人 力 床 掘	1.20 m3
埋 戻 し	0.30 m3

集水管暗渠工

S=1:20



数 量 表 (10.00m当り)	
集水管(φ-15) 3分の1無孔管	10.00 m
掘 削 (BH 0.35m3)	3.75 m3
栗 石 (フィルター材)	3.57 m3
吸出防止材 (t=10mm)	26.18 m2
掘削面仕上	16.18 m2

跳 水 防 止 版

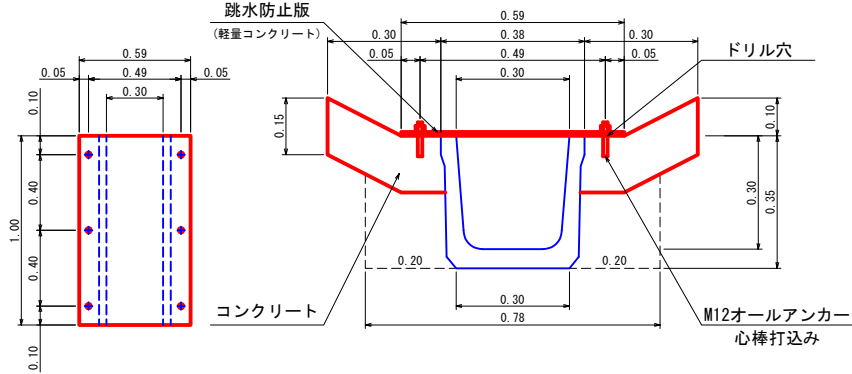
(W-300用)

平 面 図

S=1:20

断 面 図

S=1:10



数量計算 (1.0枚当り)

跳水防止版 (軽量コンクリート)	(W=590mm t=10mm L=1.00m)	1.0 枚
ステンレス オールアンカー	(M12 L=80mm 心棒打込み)	6.0 本
コンクリート	0.15×0.30×1.00×2	= 0.09 m3
型 枠	0.30×0.15×4.0	= 0.18 m2

No. 6U型トラフ水路工集計表

種 別	延 長	ト ラ フ (W-300)		ショルダー	コンクリート	型 枠	切込砕石 径4cm以下	跳水防止版	掘 削	掘削面仕上	埋 戻 し	備 考
		砕石有	砕石無									
水 路 工 (砕石有)	3.40	3.40		3.40			(0.26)		(1.45)	(1.70)	(0.48)	土質(シラス)
水 路 工 (砕石無)	14.60		14.60	14.60				2.0	(5.12)	(4.38)	(2.04)	
帯 工	(1.0 個)				0.24	2.80			0.80	0.68	0.60	
計	18.00 m	3.40 m	14.60 m	18.00 m	0.24 m3	2.80 m2	(0.26) m3	2.0 枚	(6.57) m3 0.80	(6.08) m2 0.68	(2.52) m3 0.60	
									7.37 m3		3.12 m3	

No. 11U型トラフ水路工集計表

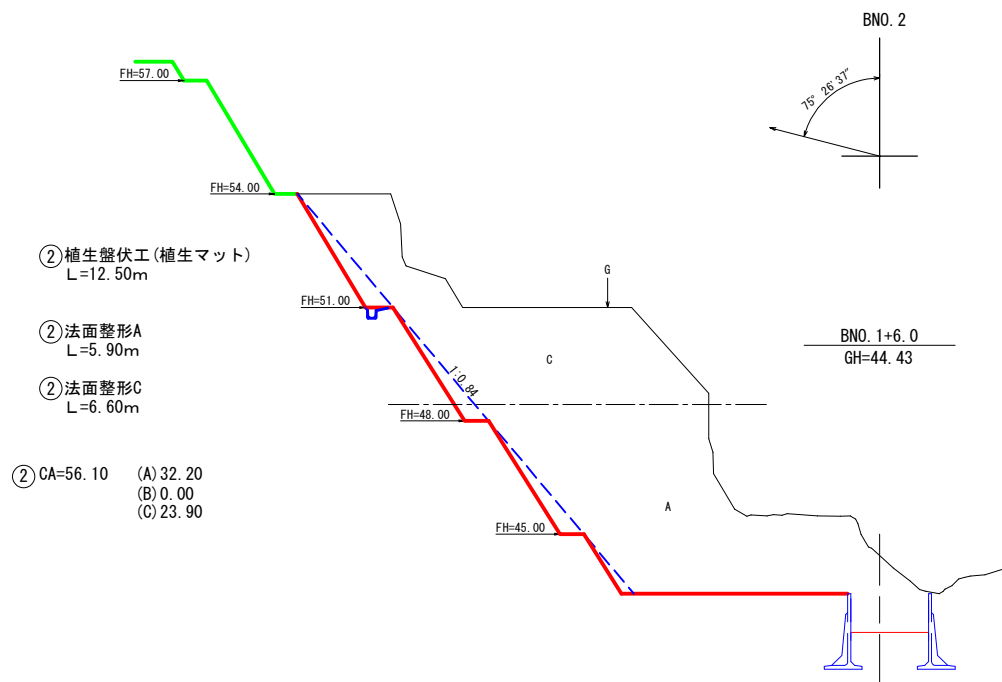
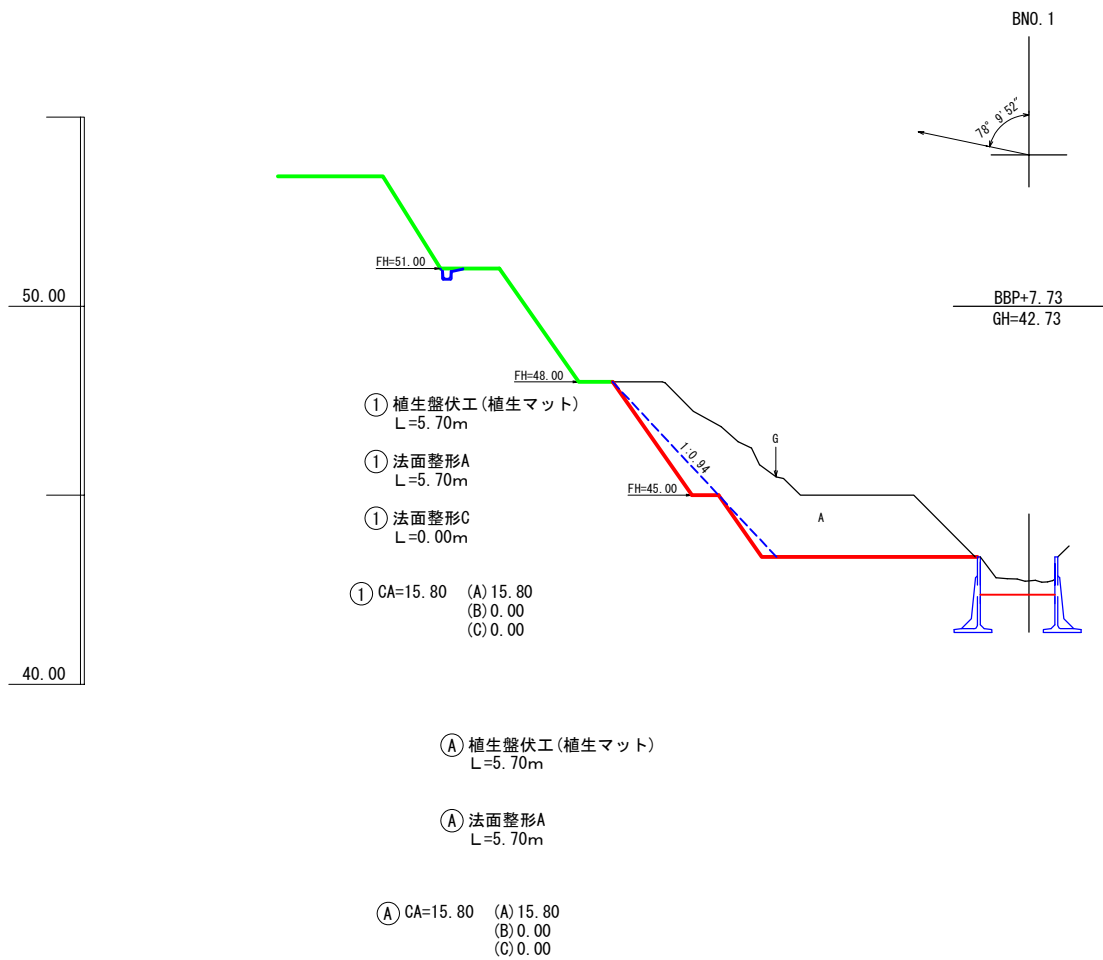
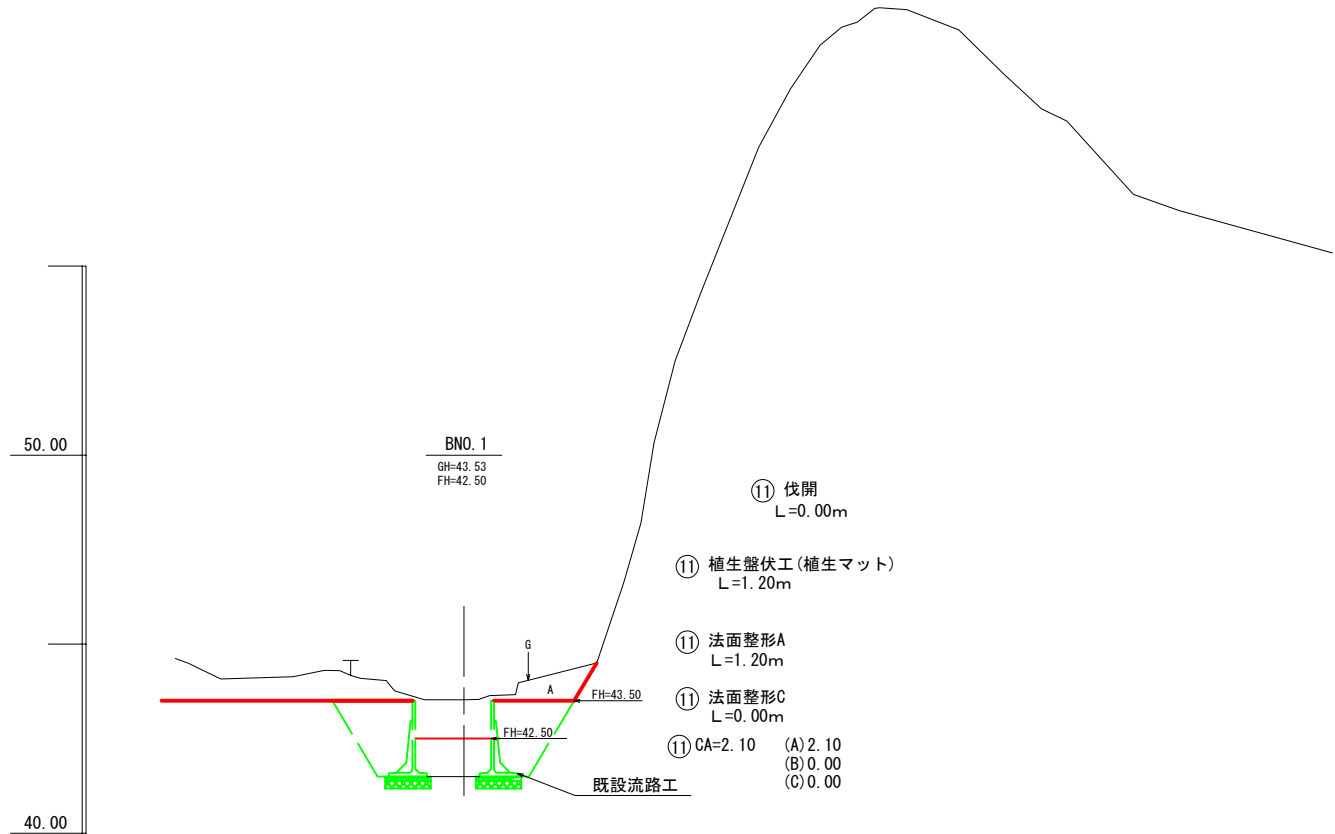
種 別	延 長	ト ラ フ W-200	張 芝 側	人力床掘	埋 戻 し	備 考
水 路 工	18.50	18.50	18.50	(2.22)	(0.56)	土質(シラス)
計	18.50 m	18.50 m	18.50 m	(2.22) m3	(0.56) m3	

No. 12U型トラフ水路工集計表

種 別	延 長	ト ラ フ W-200	張 芝 側	人力床掘	埋 戻 し	備 考
水 路 工	13.90 -36.60	13.90 -36.60	13.90 -36.60	(1.67) -(4.39)	(0.42) -(1.10)	土質(シラス)
計	13.90 m -36.60	13.90 m -36.60	13.90 m -36.60	(1.67) m3 -(4.39)	(0.42) m3 -(1.10)	



年 度	令和 7 年度(ゼロ国債)					
名 称	横 断 面 図					
施 行 地	鹿児島県 鹿屋市 古江町 新道地内					
事業細目	復 旧 治 山 事 業					
事業所名	大 隅 地 域 振 興 局					
図面番号	全 28 の 15	縮 尺	1:100			
課長	主査	主任	設計	製図	検算	



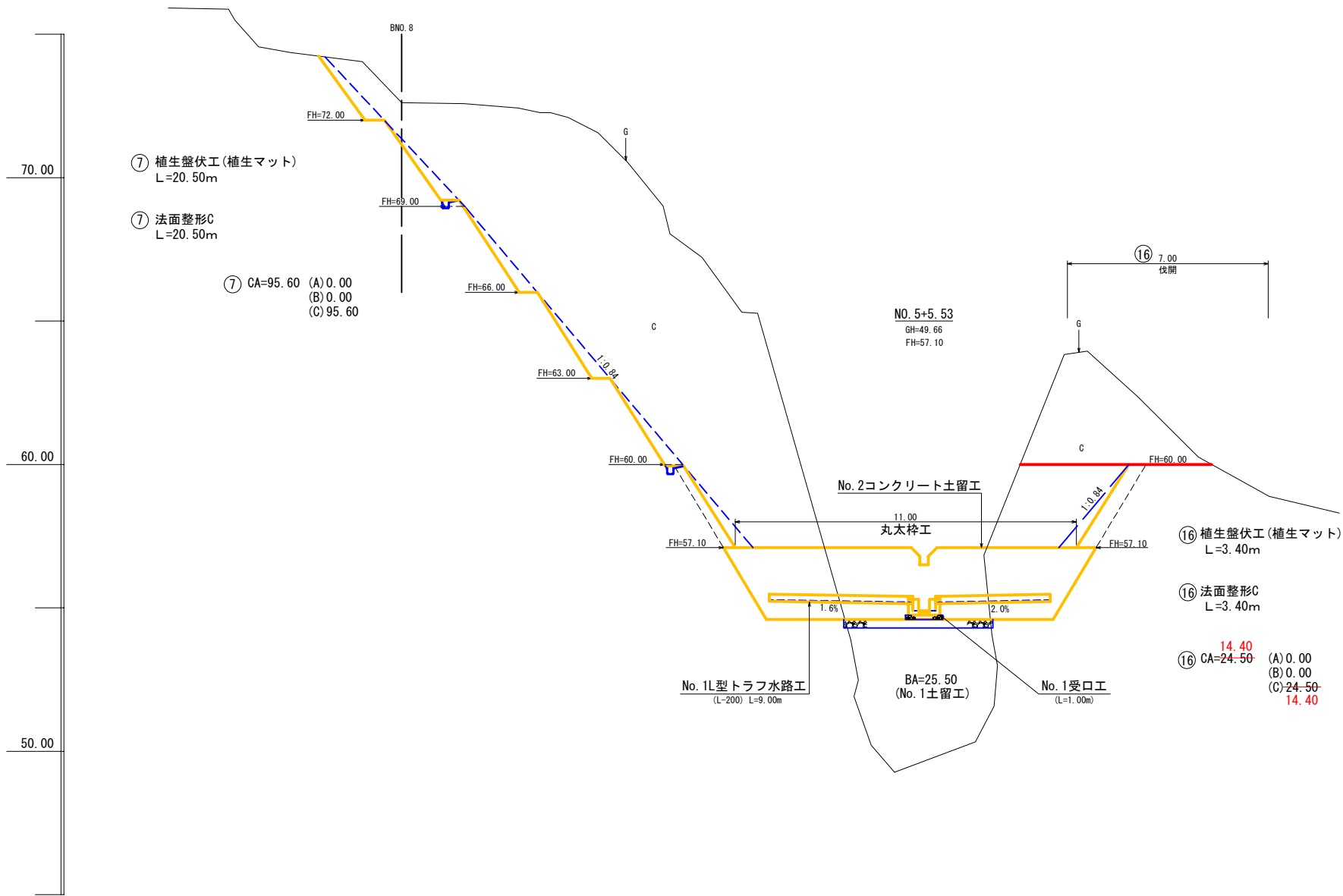






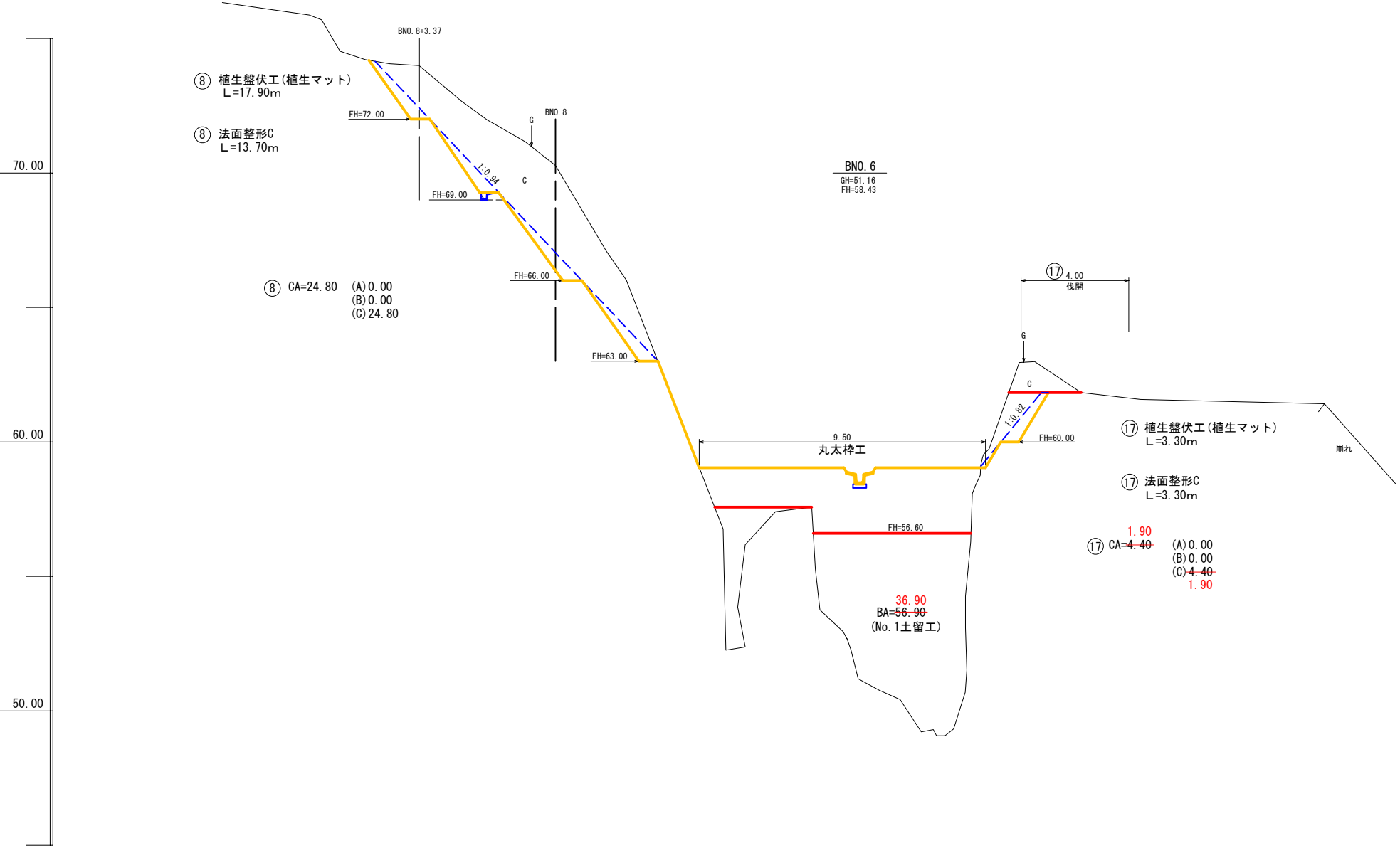


年 度	令和                      年度	
名 称	横 断 面 図	
施 行 地	鹿児島県 鹿屋市 古江町 新道地内	
事業細目	復 旧 治 山 事 業	
事業所名	大 隅 地 域 振 興 局	
図面番号	全 28 の 20	縮 尺                      1:100
課長	主査	主任
		設計
		製図
		検算

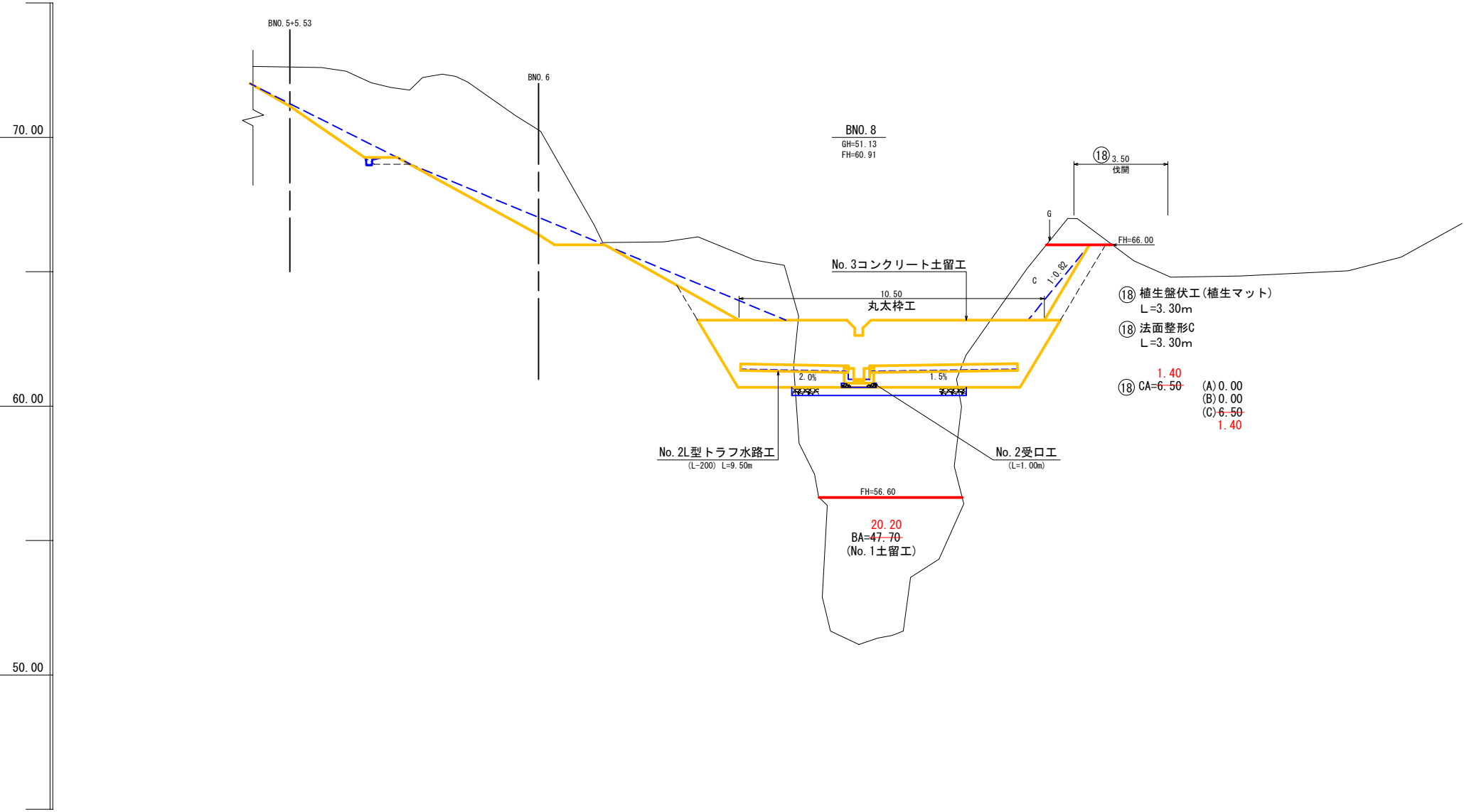




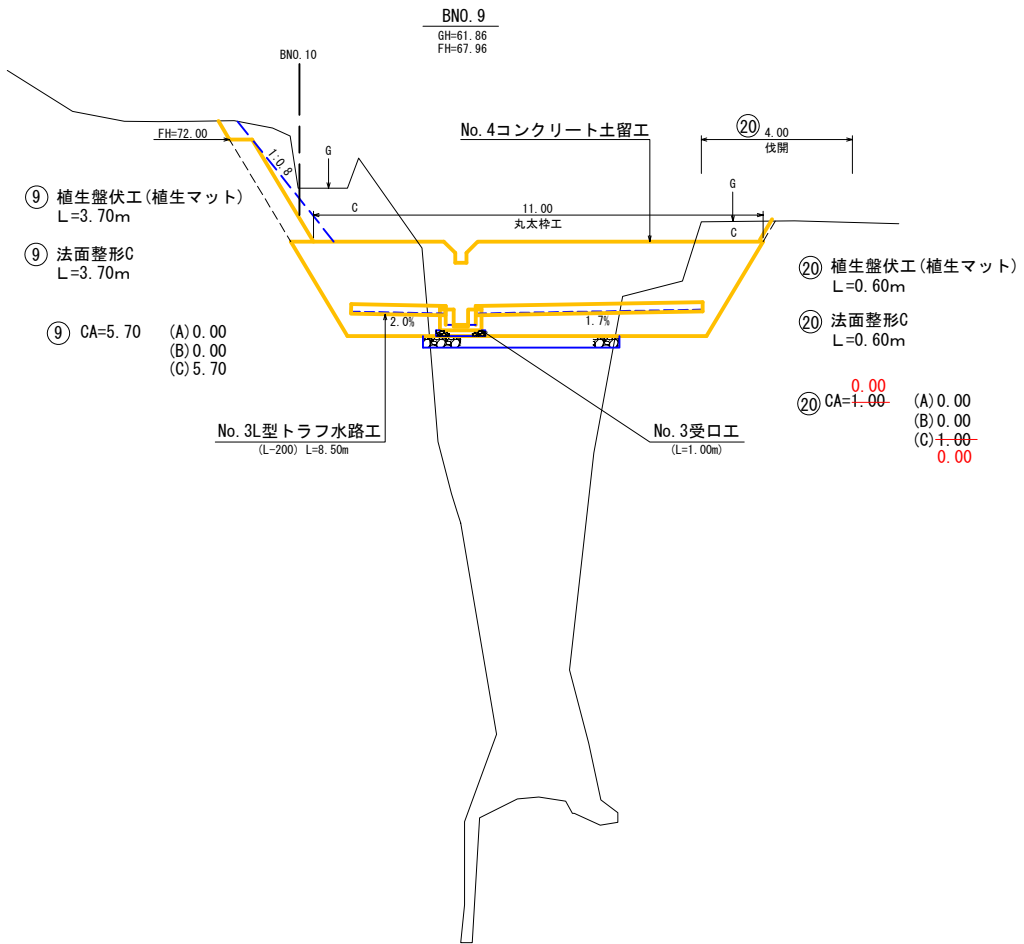
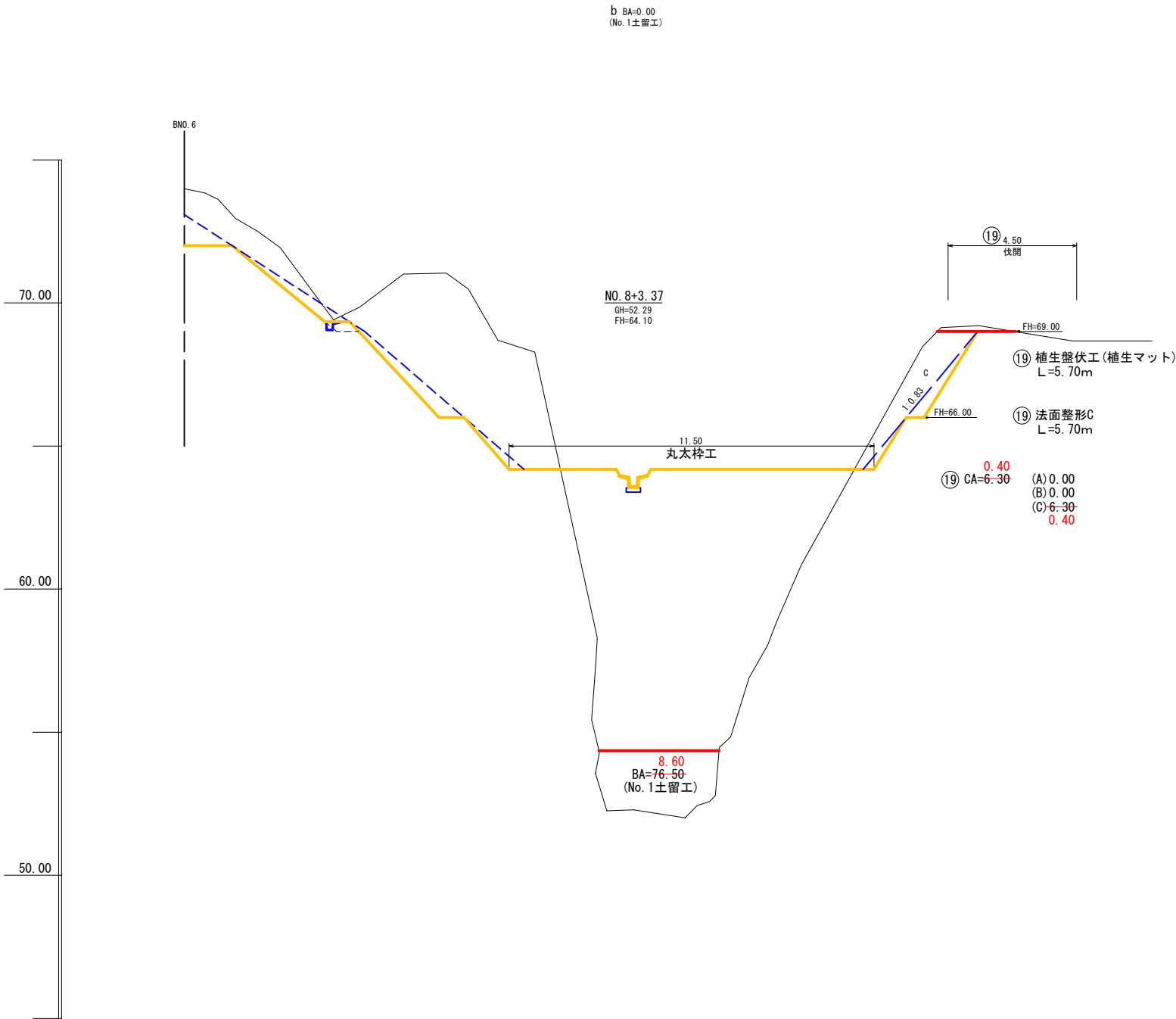
年 度	令和 7 年度(ゼロ国債)					
名 称	横 断 面 図					
施 行 地	鹿児島県 鹿屋市 古江町 新道地内					
事業細目	復 旧 治 山 事 業					
事業所名	大 隅 地 域 振 興 局					
図面番号	全 28 の 21	縮 尺	1:100			
課長	主査	主任	設計	製図	検算	



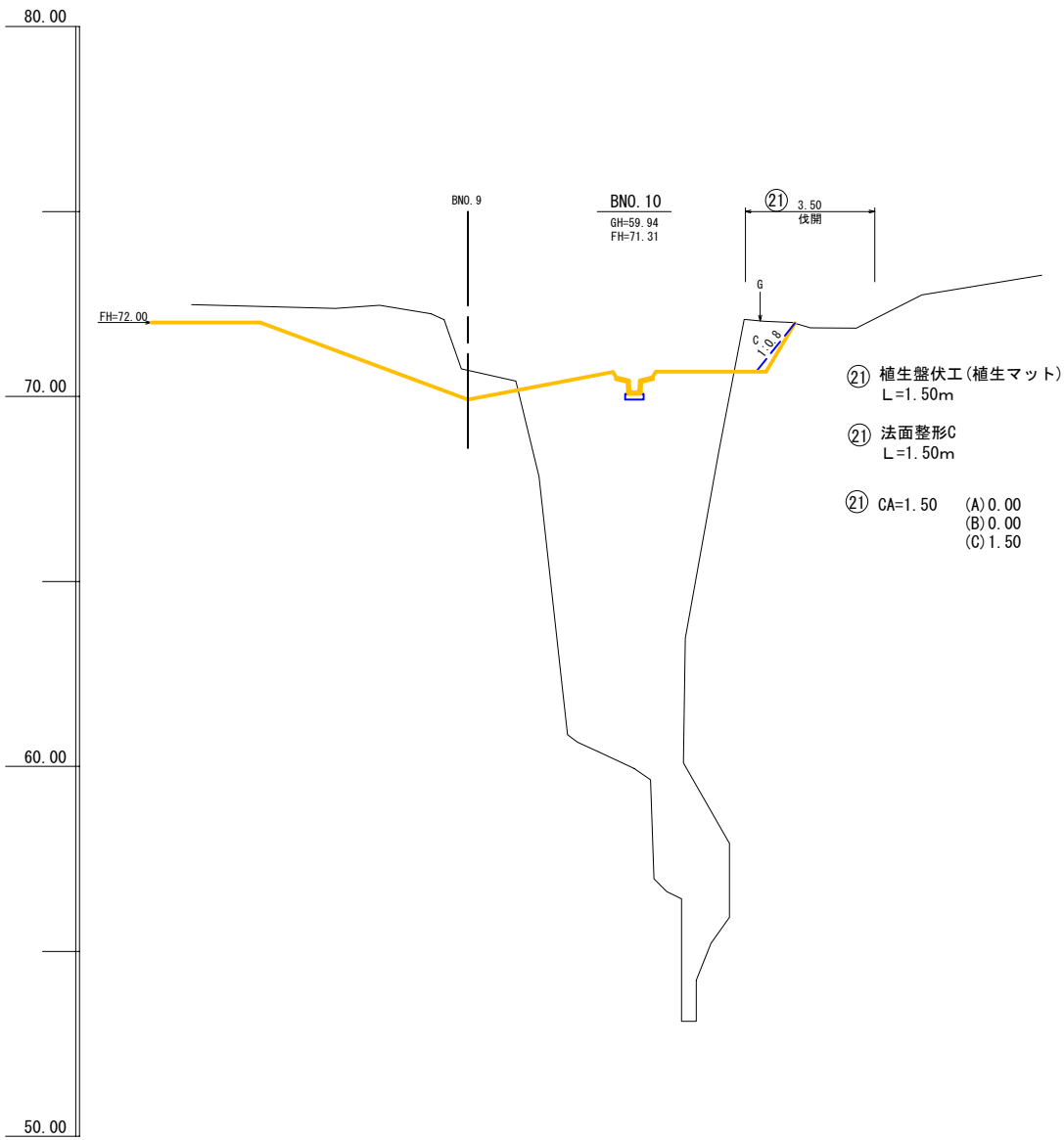
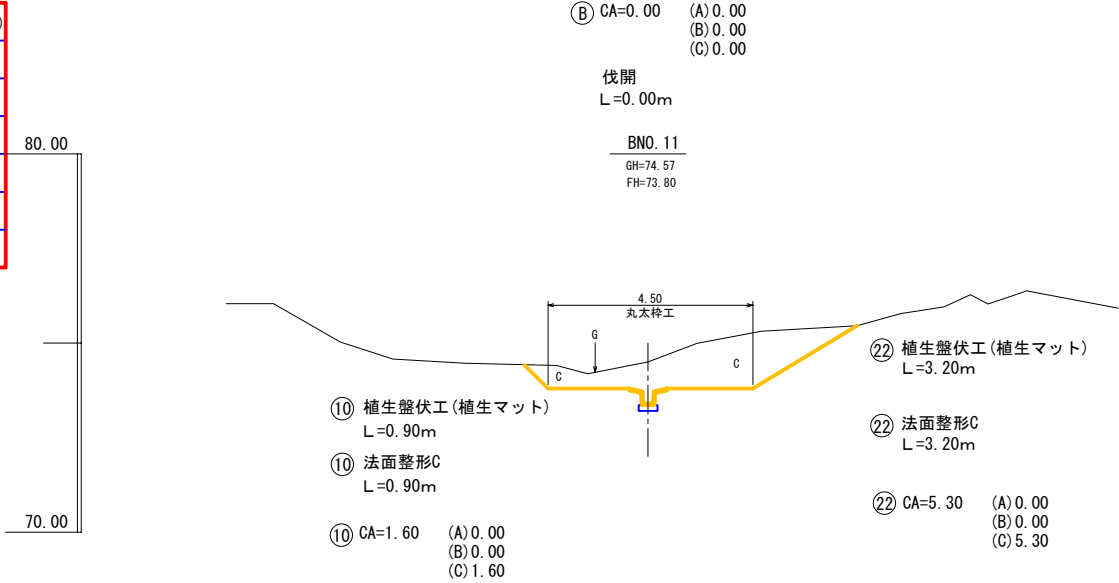
年 度	令和 7 年度(ゼロ国債)				
名 称	横 断 面 図				
施 行 地	鹿児島県 鹿屋市 古江町 新道地内				
事業細目	復 旧 治 山 事 業				
事業所名	大 隅 地 域 振 興 局				
図面番号	全 28 の 22	縮 尺	1:100		
課長	主査	主任	設計	製図	検算



年 度	令和 7 年度(ゼロ国債)				
名 称	横 断 面 図				
施 行 地	鹿児島県 鹿屋市 古江町 新道地内				
事業細目	復 旧 治 山 事 業				
事業所名	大 隅 地 域 振 興 局				
図面番号	全 28 の 23	縮 尺	1:100		
課長	主査	主任	設計	製図	検算



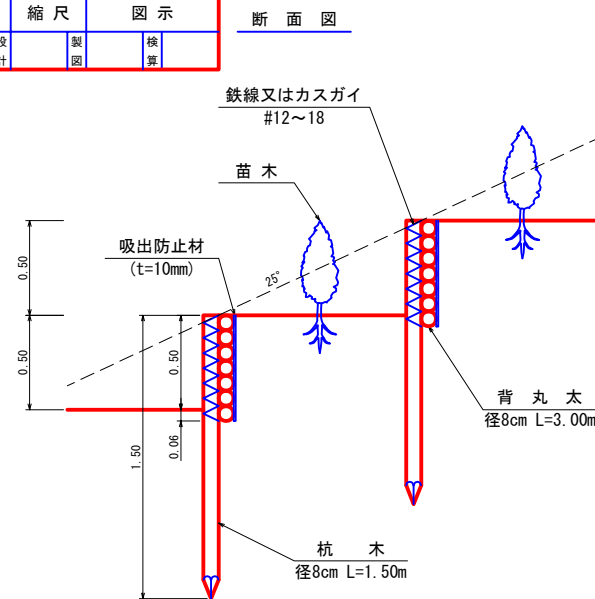
年 度	令和 7 年度(ゼロ国債)					
名 称	横 断 面 図					
施 行 地	鹿児島県 鹿屋市 古江町 新道地内					
事業細目	復 旧 治 山 事 業					
事業所名	大 隅 地 域 振 興 局					
図面番号	全 28 の 24	縮 尺	図 示			
課長	主査	主任	設計	製図	検算	



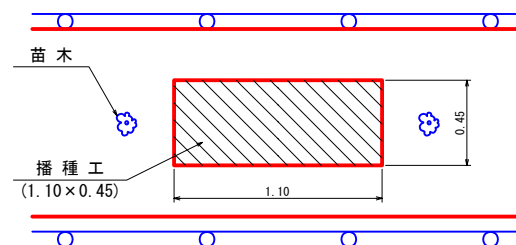
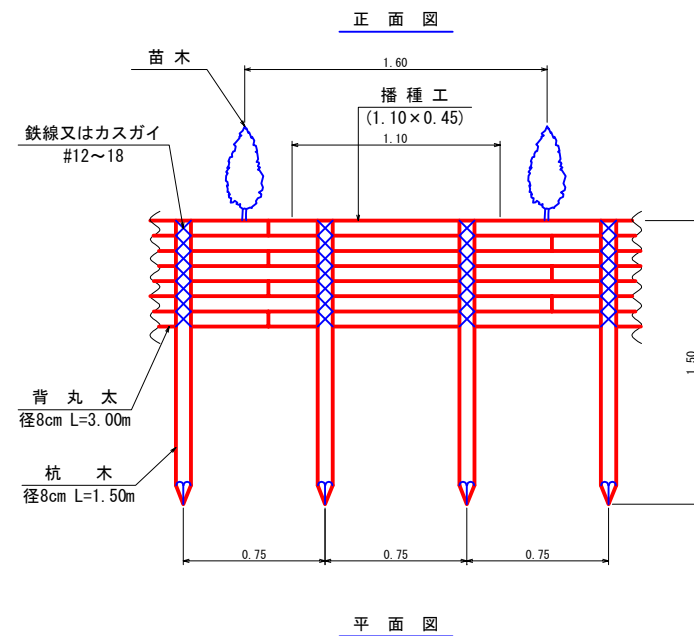
課長		主査		主任		設計		製図		検算	
----	--	----	--	----	--	----	--	----	--	----	--

## 木 柵 工

S=1 : 20

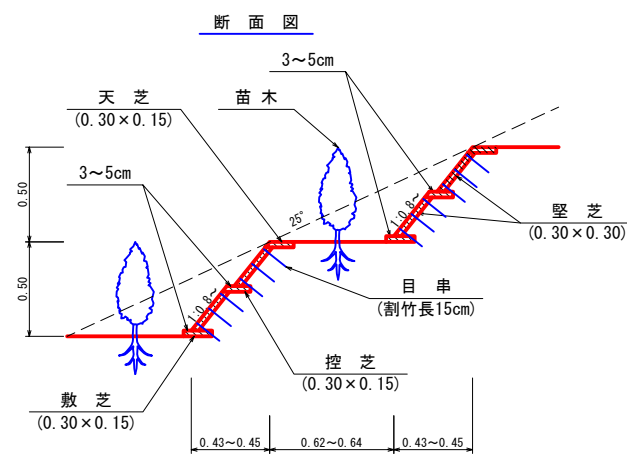


名 称	形 状 寸 法	単 位	数 量	摘 要
杭 木	L=1.50m 径8cm	本	135.0	根入長さ1.0m
背 丸 太	L=3.00m 径8cm	本	233.0	
鉄 線	#12~18	kg	30.0	カスガイ可
吸出防止材	厚10mm	m2	50.0	
播 種 工	緑 化 基 材	m2	30.0	110cm×45cm

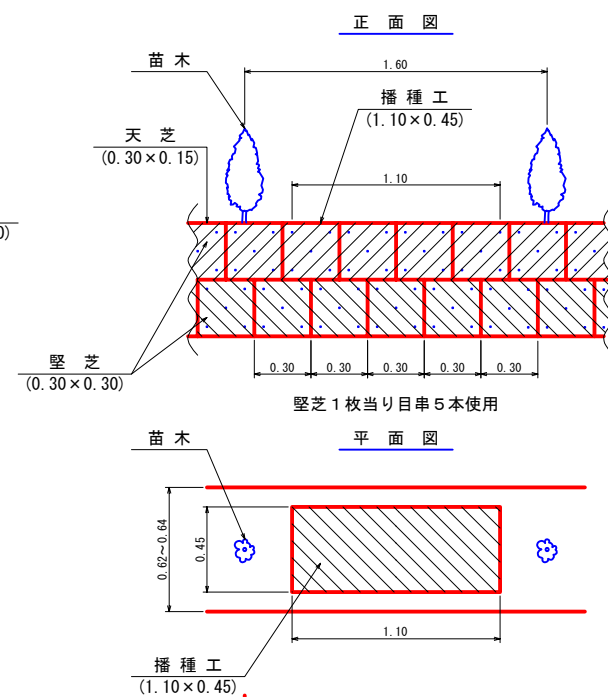


## 五枚段積苗工

S=1 : 20

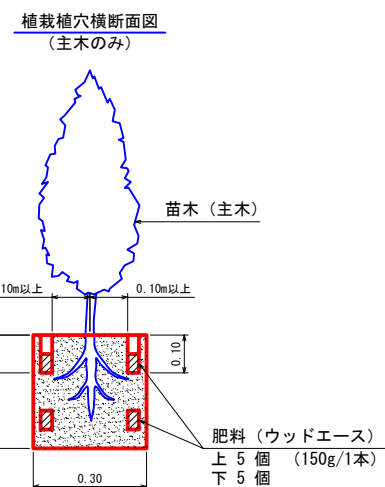


名 称	形 状 寸 法	单 位	数 量	摘 要
野 芝	長さ30cm 幅15cm	枚	990.0	天芝、薺芝、控芝
	長さ30cm 幅30cm	枚	660.0	堅芝
目 串	割竹長 15cm	本	3,300.0	堅芝 5本 / 1 枚
播 種 工	緑化 基材	m <sup>2</sup>	30.0	110cm × 45cm



## 植栽工

S=1:10

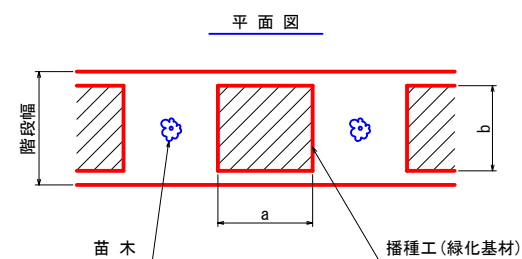


名 称	形 状 寸 法	単 位	数 量	摘 要	
盛 土	苗 木	本	40.0	1.6m間隔植栽	
	肥 料 本	本	20.0		
部	肥料	ウデエース	kg	6.0	
植	切 木	本	70.0	10個(150g)/1本	
	肥料	本	30.0		
工	部	肥料	ウデエース	kg	10.5
					1.0m間隔植栽

\*苗木割合 盛土部 2:1 切土部 7:3

## 播種工

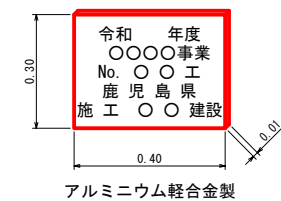
S=1:20



【 播種工の1箇所当たり面積 】			
植 栽 間 隔	播 種 工 施 工 量		
	幅 a (m)	幅 b (m)	面積 (m <sup>2</sup> )
切土の場合：1.0m	0.500	0.450	0.225
盛土の場合：1.6m	1.100	0.450	0.495

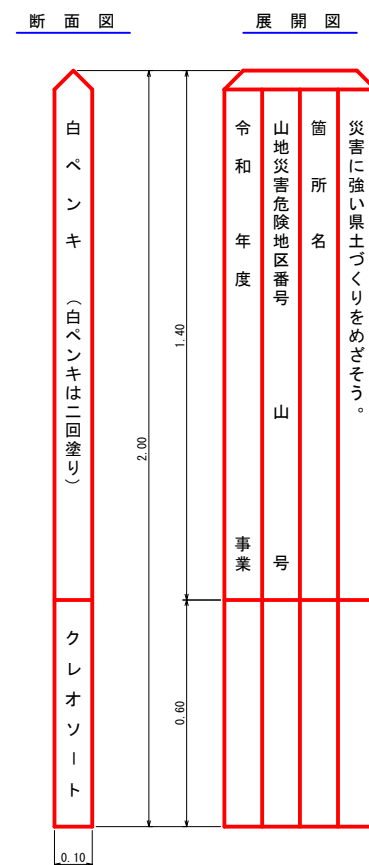
## 堤名板

S=1:10



## 標 柱

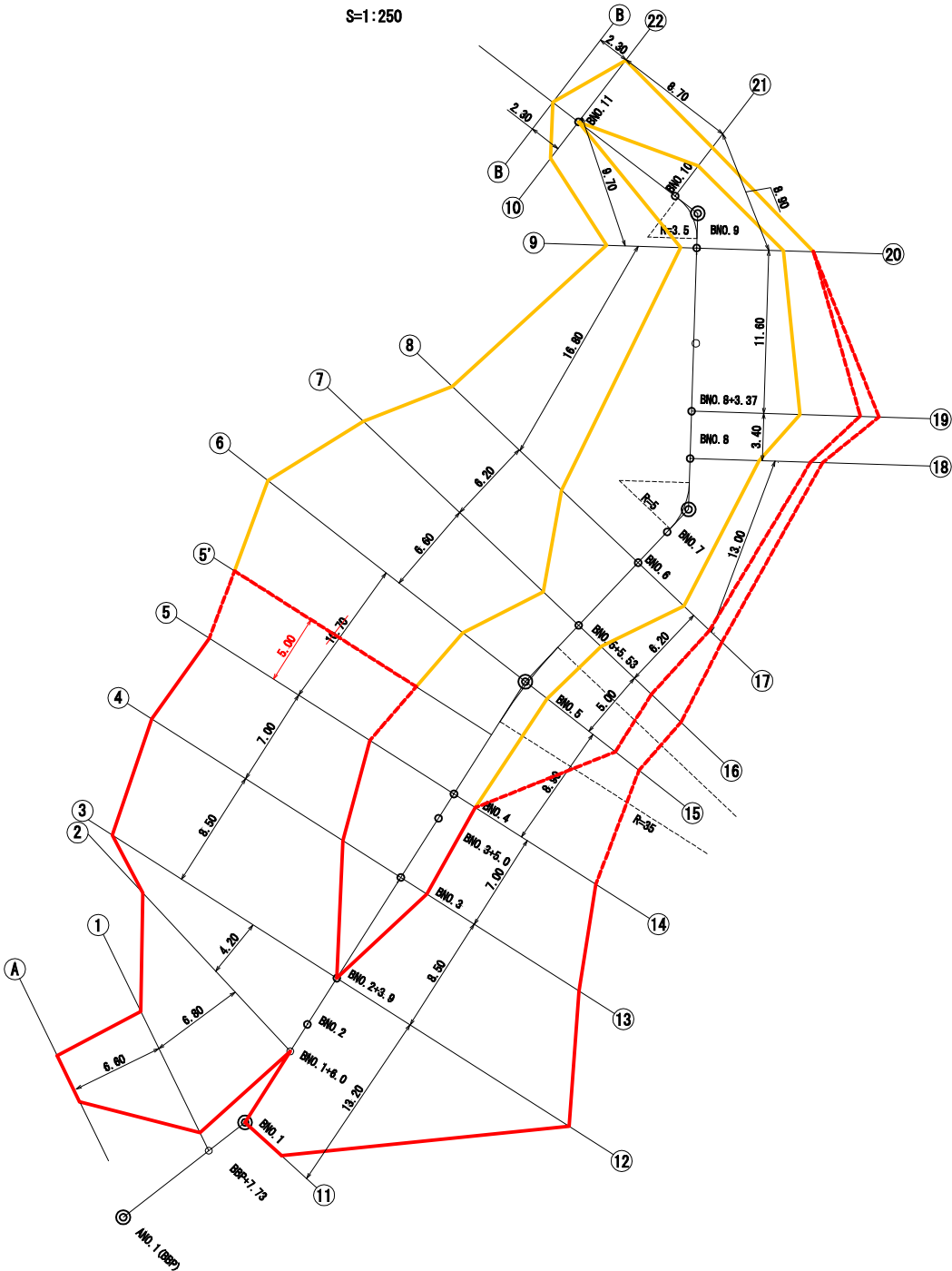
S=1:10



年 度	令和 7 年度(ゼロ国債)				
名 称	法切工平面図・土量集計表				
施 行 地	鹿児島県 鹿屋市 古江町 新道地内				
事業細目	復旧 治山 事業				
事業所名	大隅地域振興局				
図面番号	全 28 の 26	縮 尺	1:250		
調 査	主 査	主 任	設 計	監 査	検 査

法 切 工 平 面 図

S=1:250



法切工 (A) 数量計算表

区 分	断面積	延長	体 積
右	A	15.80	
岸	1	15.80	6.60
	2	32.20	6.80
	3	28.70	4.20
	4	4.20	8.50
	5	0.00	7.00
左	小 計		549.90
岸	11	2.10	
	12	17.20	13.20
	13	5.80	8.50
	14	0.00	7.00
小 計			245.43
合 計			795.33 m3

法 切 工	A	795.33
	B	0.00
	C	3,793.05
		-5,922.05
		-6,717.38 m3
		4,588.38

法切工 (C) 数量計算表

区 分	断面積	延長	体 積
右	1	0.00	
	2	23.90	6.80
	3	58.10	4.20
	4	88.00	8.50
	5	68.90	7.00
	5'	0.00	5.00
岸	6	72.00	10.70
	7	95.60	6.60
	8	24.80	6.20
	9	5.70	16.80
	10	1.60	9.70
	B	0.00	2.30
小 計			1595.79
			3397.13
左	11	0.00	
	12	92.30	13.20
	13	69.90	8.50
	14	56.30	7.00
	15	13.40	29.00
岸	16	14.40	24.50
	17	1.90	4.40
	18	1.40	6.50
	19	0.40	6.30
	20	0.00	1.00
	21	1.50	8.90
	22	5.30	8.70
	B	0.00	2.30
小 計			2197.26
			2524.92
合 計			5922.05 m3
			3793.05

法面整形 (A) 数量計算表

区 分	法 長	延長	面 積
右	A	5.70	
岸	1	5.70	6.80
	2	5.90	5.40
	3	5.90	3.10
	4	1.20	9.10
	5	0.00	7.20
左	小 計		125.00
岸	11	1.20	
	12	5.90	14.30
	13	1.20	8.80
	14	0.00	8.60
小 計			87.17
合 計			212.17 m2

※ 延長は山腹工平面図参照

法面整形 (C) 数量計算表

区 分	法 長	延長	面 積
右	1	0.00	
	2	6.60	5.40
	3	12.70	3.10
	4	16.40	9.10
	5	21.10	7.20
岸	6	17.80	11.40
	7	20.50	7.30
	8	13.70	6.90
	9	3.70	17.60
	10	0.90	8.20
小 計			315.15
			966.65
左	11	0.00	
	12	16.00	14.30
	13	6.50	8.80
	14	9.40	8.60
岸	15	5.80	9.30
	16	3.40	5.10
	17	3.30	6.50
	18	3.30	13.20
	19	5.70	3.50
	20	0.60	12.40
	21	1.50	10.20
	22	3.20	8.70
小 計			281.77
			527.22
合 計			1493.87 m2

※ 延長は山腹工平面図参照

596.92

土 量 集 計 表

工 種	切 土 (A)	盛 土		残 土 (A-B)	備 考
		締固め土量	必要地山土量(B) (シラス) 変化率 = 0.90		
コンクリート床固工	572.51	274.06	304.51	268.00	直接積込
No.1コンクリート流路工		71.50	79.44	-79.44	
No.1コンクリート土留工	48.05	908.39	1009.32	-961.27	
No.6U型トラフ水路工	7.37	3.12	3.47	3.90	
No.11U型トラフ水路工	2.22	0.56	0.62	1.60	
No.12U型トラフ水路工	1.67	0.42	0.47	1.20	
既設土留工	4.32			4.32	
コンクリート取壊し					
法 切 工	4,588.38			4,588.38	
計	5,224.52	1,258.05	1,397.83	3,826.69	
	7,674.06	3,145.46	3,494.94	4,179.12	

※ コンクリートは小割し、盛土部に優先的に使用する事

積 込 み 3,826.69 4,179.12 - 268.00 = 3,558.69 m3

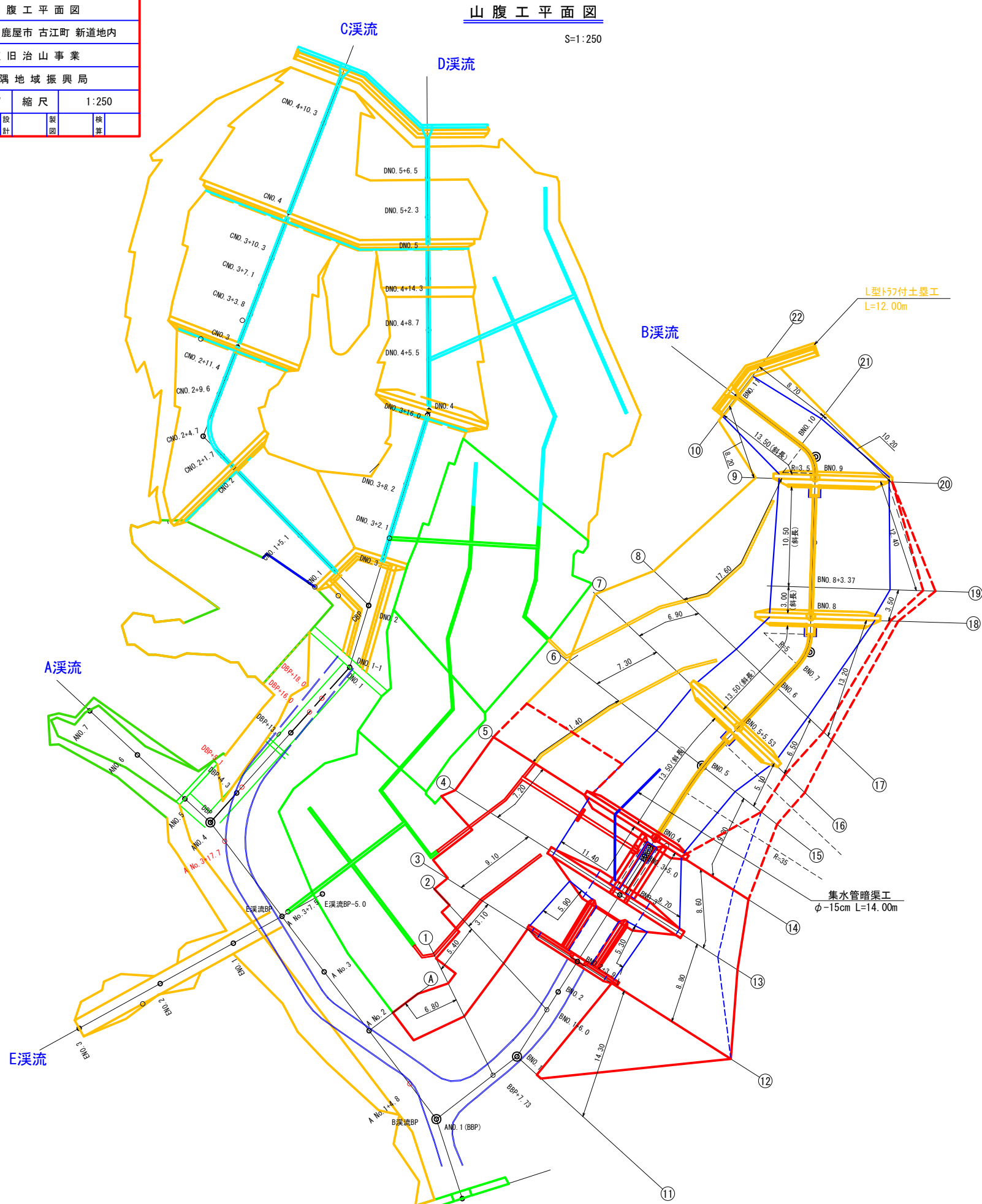
前年度仮置土砂 120.25 m3 (処分場へ)

今回仮置土砂 600.00 m3

現場内仮置場からの搬出土砂 (残土量) 3,826.69 (4,179.12 + 120.25) - 600.00 = 3,346.94m3



年 度	令和 7 年度(ゼロ国債)				
名 称	山 腹 工 平 面 図				
施 行 地	鹿児島県 鹿屋市 古江町 新道地内				
事業細目	復 旧 治 山 事 業				
事業所名	大 隅 地 域 振 興 局				
図面番号	全 28 の 27	縮 尺	1:250		
課長	主査	主任	設計	製図	検算



植生盤伏工(植生マット)数量計算表

区 分	法 長	延 長	面 積
右 岸	A	5.70	
	1	5.70	38.76
	2	12.50	49.14
	3	18.60	48.21
	4	17.60	164.71
	5	21.10	139.32
	6	17.80	11.40
	7	20.50	7.30
	8	17.90	6.90
	9	3.70	17.60
	10	0.90	8.20
小 計			440.14
左 岸	11	1.20	
	12	21.90	14.30
	13	7.70	8.80
	14	9.40	8.60
	15	5.80	9.30
	16	3.40	5.10
	17	3.30	6.50
	18	3.30	13.20
	19	5.70	3.50
	20	0.60	12.40
	21	1.50	10.20
	22	3.20	8.70
小 計			368.94
合 計			809.08

≒ 1,750.00 m2  
800.00

盛土部山腹数量計算表

区 分	段 数	延 長	階段延長
右 岸	3	3.00	
	4	3.00	5.90
	4	1.00	0.00
	5	1.00	11.40
	小 計		29.10
左 岸	12	2.00	
	13	2.00	5.30
	13	1.00	0.00
	14	1.00	9.70
	小 計		20.30
合 計			49.40 m

≒ 40.00 m2

山腹工数量

集水管暗渠工  
(φ-15cm) 14.00 m

五枚段積苗工 40.00÷2 = 20.00 m

植栽工 20.00 ÷ 1.60 = 12.50 ≒ 12.00 本  
(割合2:1) 主木8本, 肥料木4本

木 柵 工 40.00÷2 = 20.00 m

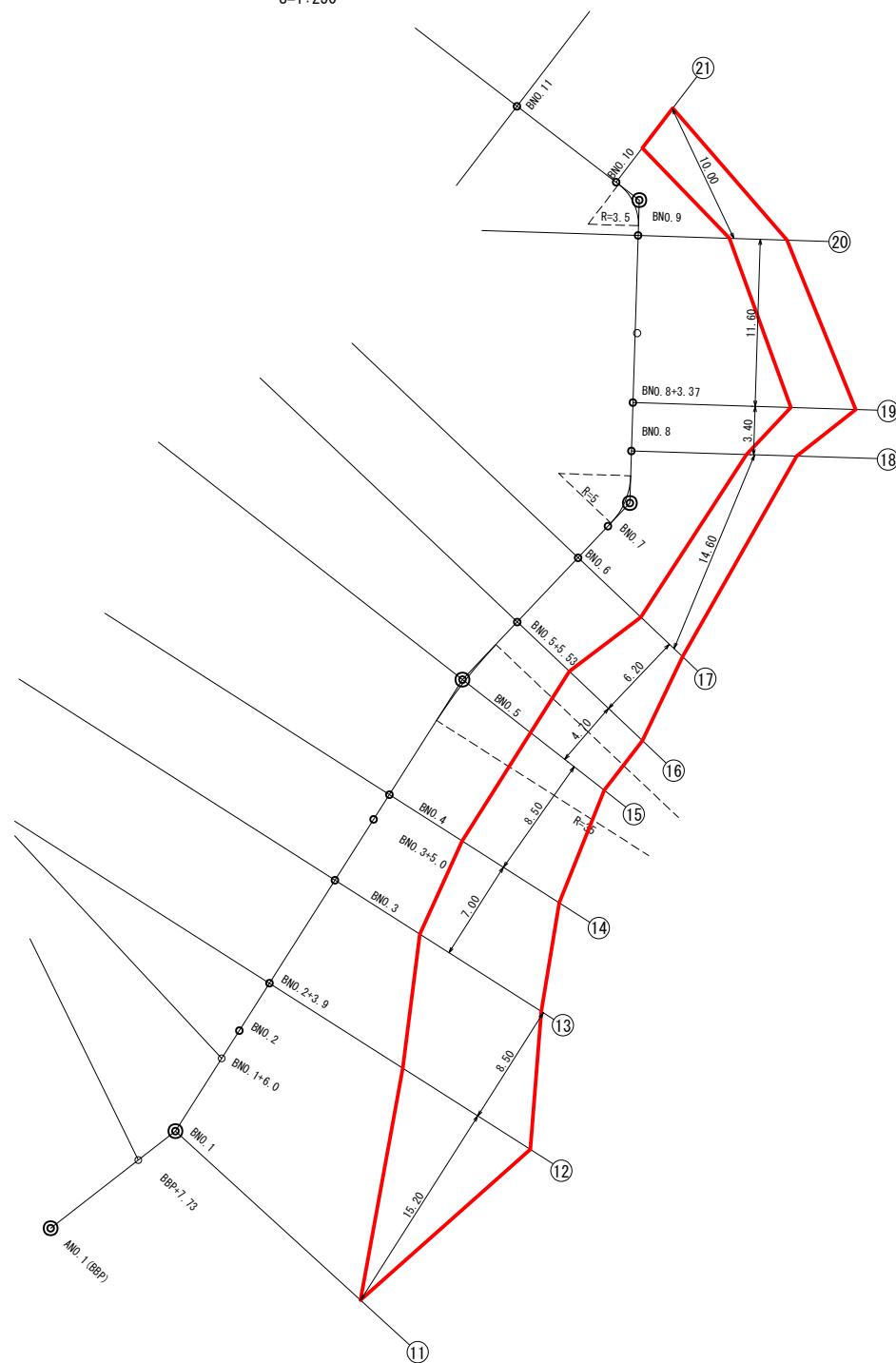
植栽工 20.00 ÷ 1.60 = 12.50 ≒ 12.00 本  
(割合2:1) 主木8本, 肥料木4本

植生盤伏工 800.00  
(植生マット) 1,750.00 m2

年 度		令和 7 年度(ゼロ国債)			
名 称		伐開平面図・取壊し平面図			
施 行 地		鹿児島県 鹿屋市 古江町 新道地内			
事業細目		復 旧 治 山 事 業			
事業所名		大 隅 地 域 振 興 局			
図面番号		全 28 の 28		縮 尺	図 示
課長	主査	主任	設計	製図	核算

## 伐開平面図

S=1 : 250

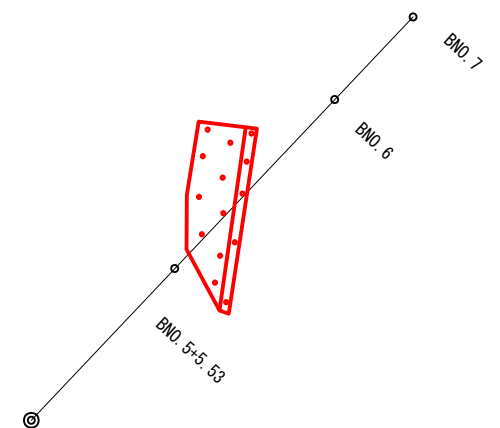


## 伐開数量計算表

区 分	幅	延 長	面 積
11	0.00		
12	10.50	15.20	79.80
13	10.00	8.50	87.13
14	8.00	7.00	63.00
15	6.50	8.50	61.63
16	7.00	4.70	31.73
17	4.00	6.20	34.10
18	3.50	14.60	54.75
19	4.50	3.40	13.60
20	4.00	11.60	49.30
21	3.50	10.00	37.50
計			512.54 m <sup>2</sup>

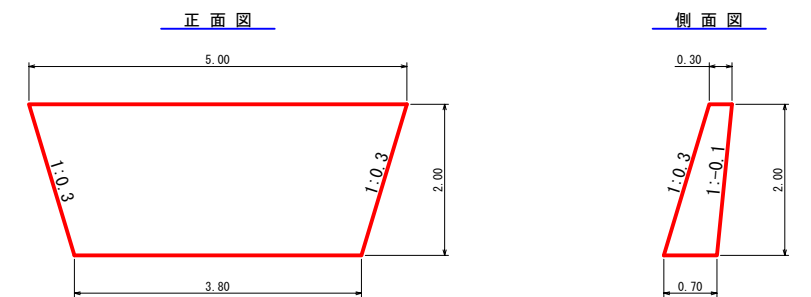
**B溪流 取壊し平面図**

S=1 : 100



B溪流 既設土留工取壊し

S=1:50



コンクリート取壊し  $2.00 \div 6 \times \{ (2 \times 3.80 + 5.00) \times 0.70 + (3.80 + 2 \times 5.00) \times 0.30 \} = 4.32 \text{ m}^3$