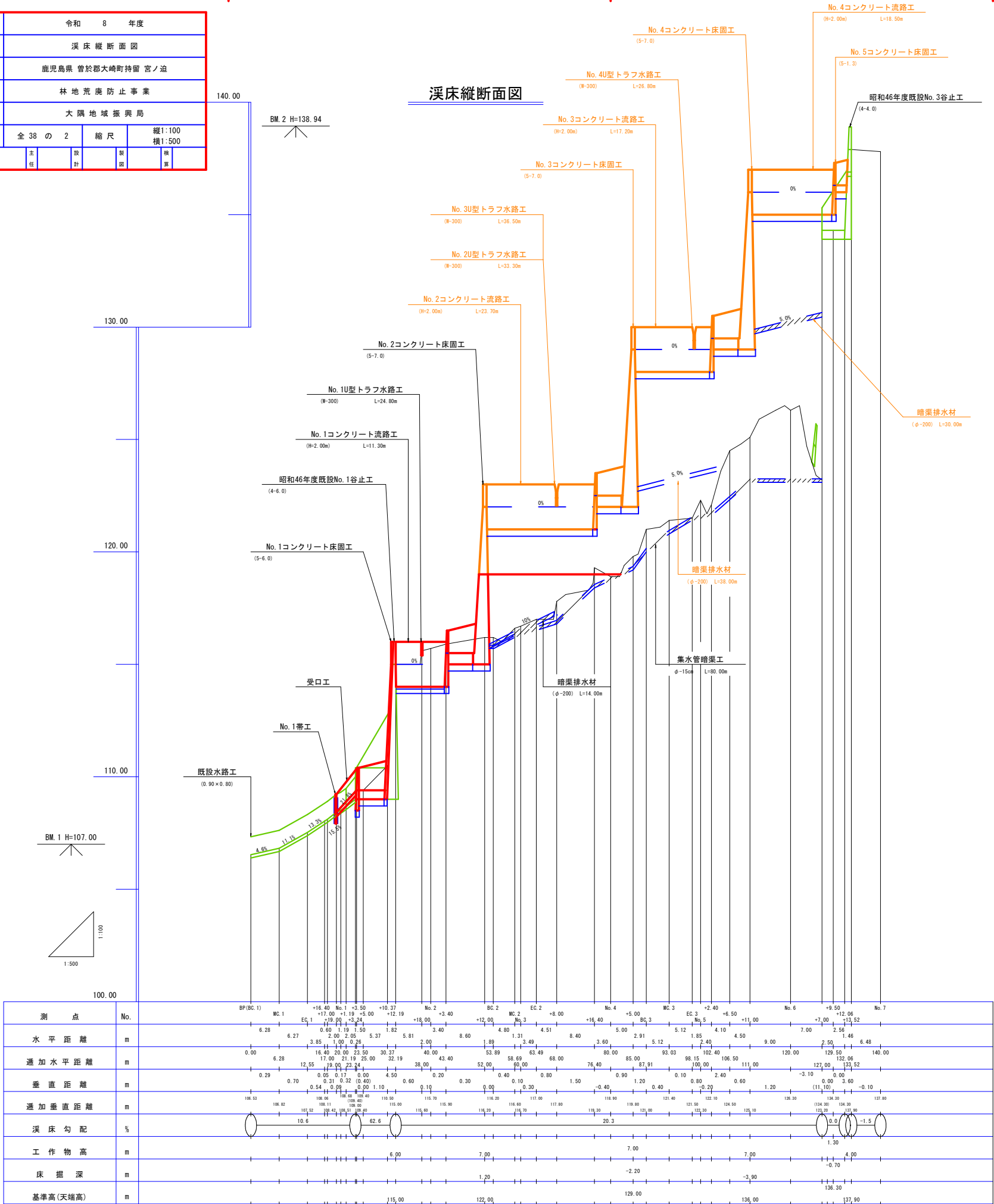


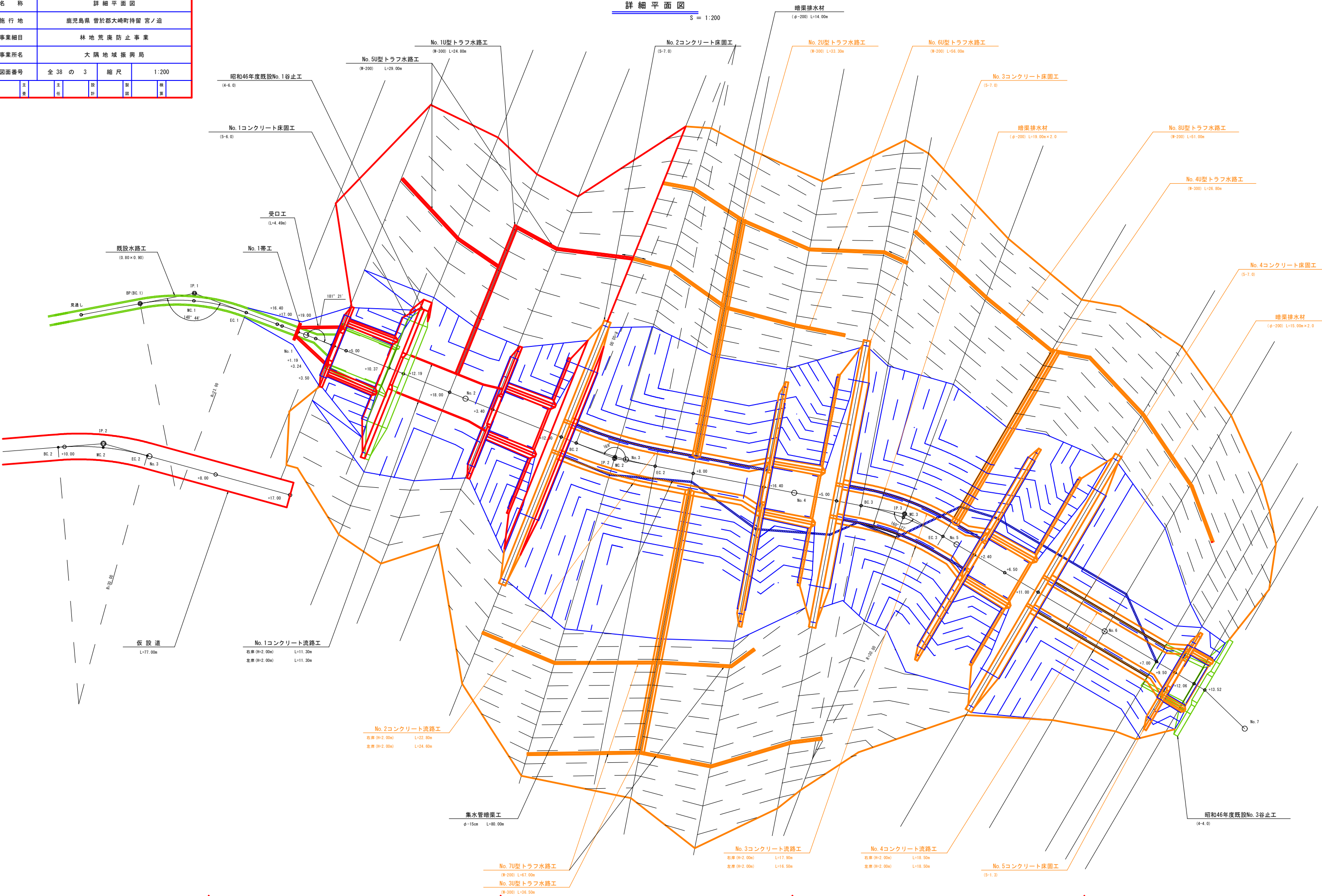
年 度	令和 8 年度			
名 称	溪 床 縦 断 面 図			
施 行 地	鹿児島県 曾於郡大崎町持留 宮ノ迫			
事業細目	林 地 荒 廃 防 止 事 業			
事業所名	大 隅 地 域 振 興 局			
図面番号	全 38 の 2	縮 尺	縦1:100 横1:500	
課 長	主 査	主 任	設 計	製 図



年 度	令和 8 年度				
名 称	詳細平面図				
施 行 地	鹿児島県 曾於郡大崎町持留 宮ノ迫				
事業細目	林地 荒 廃 防 止 事 業				
事業所名	大 隅 地 域 振 興 局				
図面番号	全 38 の 3	縮 尺	1:200		
課 長	主 査	主 任	設 計	製 図	検 査

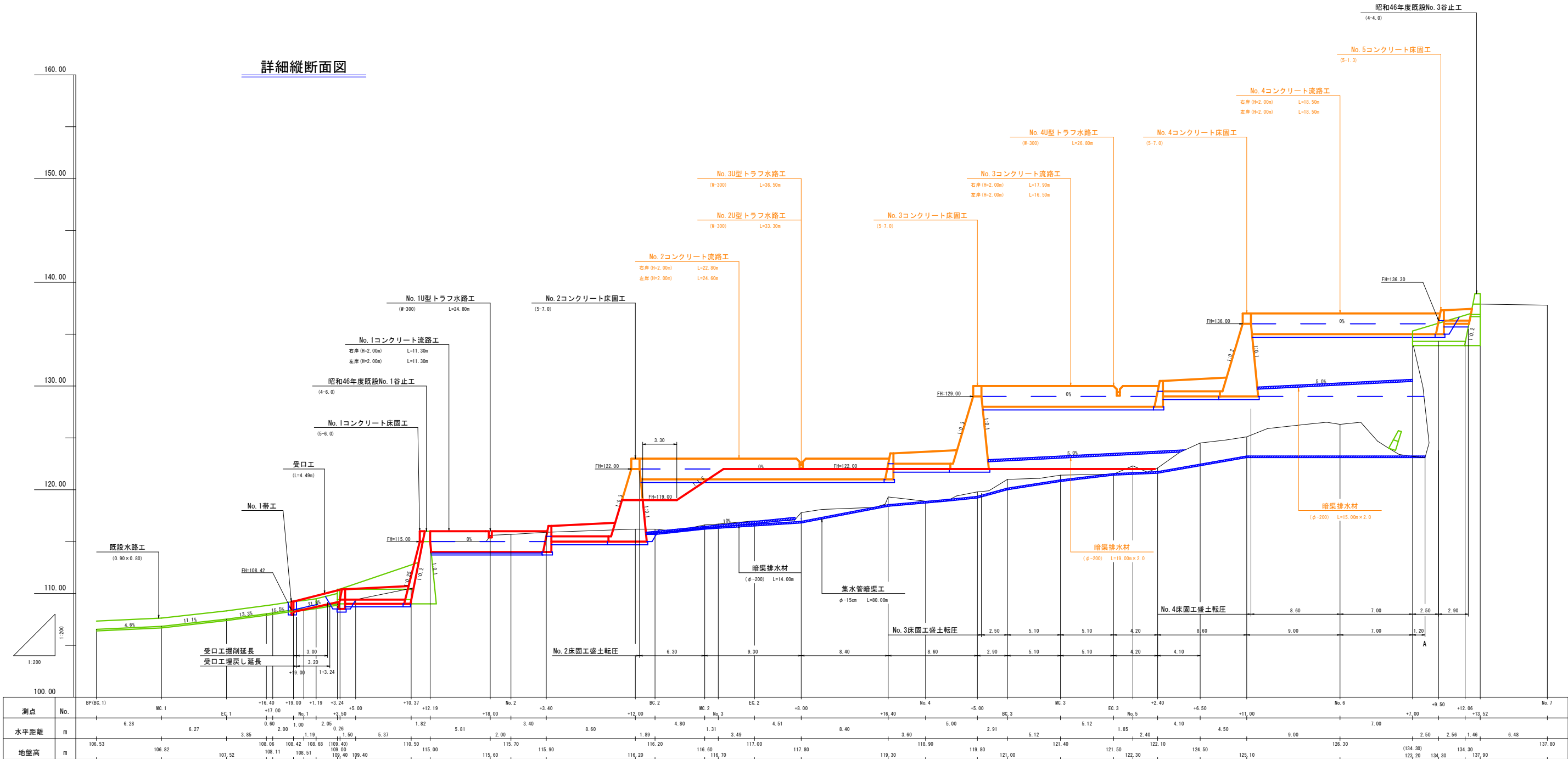
詳細平面図

S = 1:200



年 度	令和 8 年度				
名 称	詳 細 縦 断 面 図				
施 行 地	鹿児島県 曽於郡大崎町持留 宮ノ迫				
事業細目	林 地 荒 廃 防 止 事 業				
事業所名	大 隅 地 域 振 興 局				
図面番号	全 38 の 4	縮 尺	1:200		
図 説	主 査	主 任	設 計	製 図	検 査

詳細縦断面図

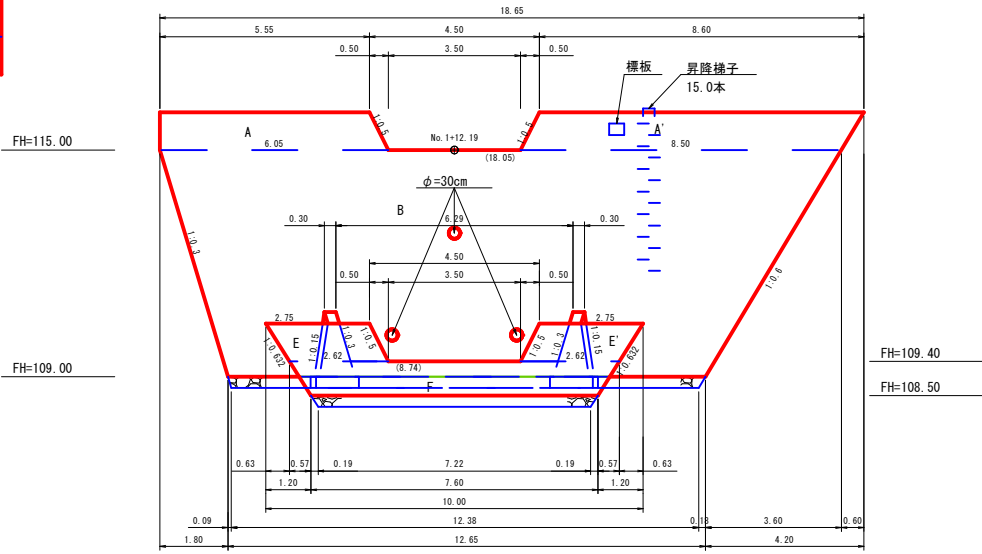


年 度		令和 8 年度									
名 称		No.1コンクリート床固工構造図									
施 行 地		鹿児島県 曾於郡大崎町特留 宮ノ迫									
事業細目		林 地 荒 廃 防 止 事 業									
事業所名		大 隅 地 域 振 興 局									
図面番号		全 38 の 5					縮 尺		1:100		
課		主査		主任	監計	監査		検査			

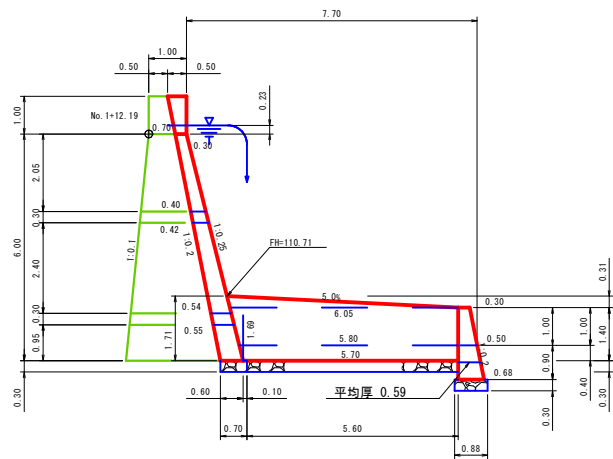
No. 1コンクリート床固工

$$(5 - 6.0) \quad h' = 0.30\text{m}$$

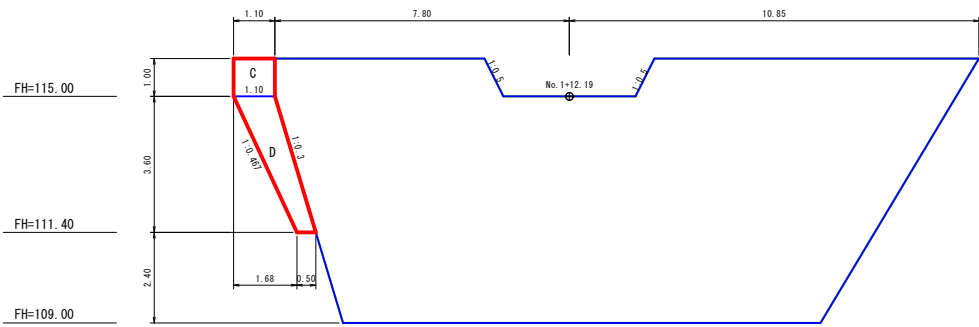
正 面



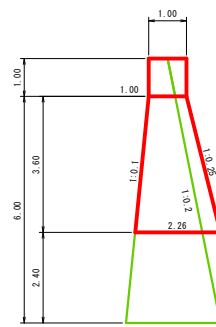
側面圖



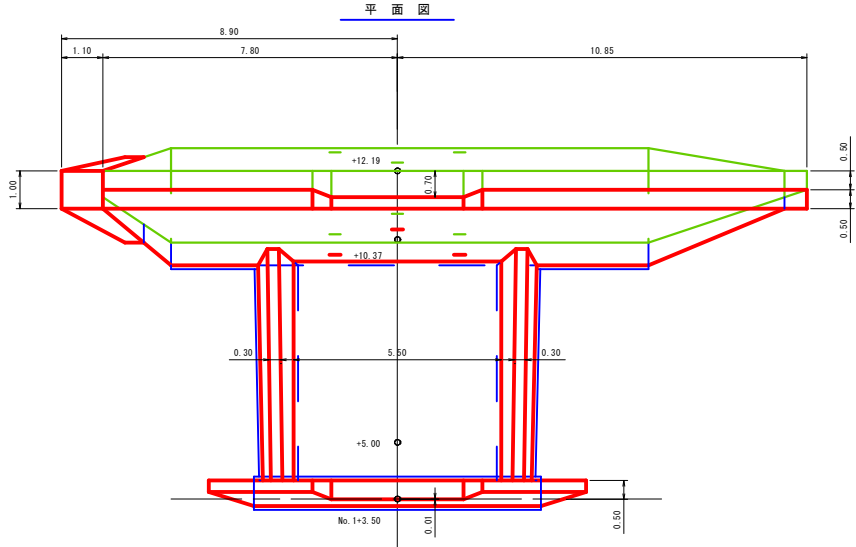
正面



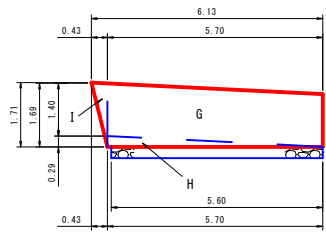
側面 |



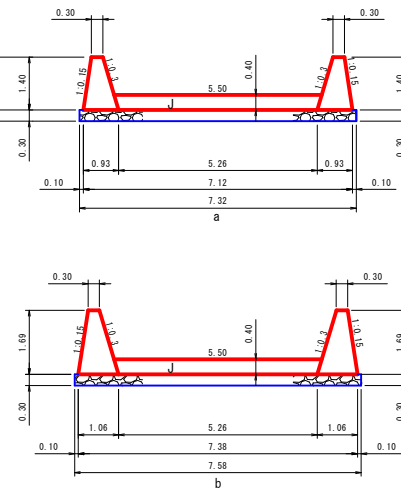
側壁展開図



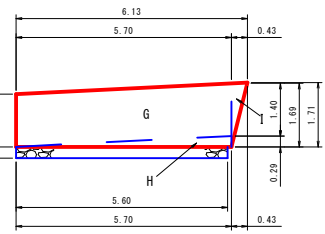
右岸展開図



断面图



左岸展開図



年 度	令和 8 年度				
名 称	No.1コンクリート床固工数量計算				
施 行 地	鹿児島県 曽於郡大崎町持留 宮ノ迫				
事業細目	林 地 荒 廃 防 止 事 業				
事業所名	大 隅 地 域 振 興 局				
図面番号	全 38 の 6		縮 尺	-	
課長	主査	主任	技 士	監 理	検 査

No.1コンクリート床固工数量計算

コンクリート

本 堤 A	$1.00 \div 6 \times \{ (2 \times 6.05 + 5.55) \times 0.30 + (6.05 + 2 \times 5.55) \times 0.50 \}$	=	2.31		
A'	$1.00 \div 6 \times \{ (2 \times 8.50 + 8.60) \times 0.30 + (8.50 + 2 \times 8.60) \times 0.50 \}$	=	3.42		
B	$6.00 \div 6 \times \{ (2 \times 12.65 + 18.05) \times 0.60 + (12.65 + 2 \times 18.05) \times 0.30 \}$	=	40.64		
C	$1.10 \times 1.00 \times 1.00$	=	1.10		
D	$3.60 \div 6 \times \{ (2 \times 0.50 + 1.10) \times 2.26 + (0.50 + 2 \times 1.10) \times 1.00 \}$	=	4.47		
水抜パイプ	$(0.40 + 0.42) \div 2 \times 0.15 \times 3.142 + (0.54 + 0.55) \div 2 \times 0.15 \times 3.142 \times 2.0^2$	=	0.11	(- 小計	51.83
垂 直 壁 E	$1.00 \div 6 \times \{ (2 \times 2.62 + 2.75) \times 0.50 + (2.62 + 2 \times 2.75) \times 0.30 \}$	=	1.07		
E'	$1.00 \div 6 \times \{ (2 \times 2.62 + 2.75) \times 0.50 + (2.62 + 2 \times 2.75) \times 0.30 \}$	=	1.07		
F	$0.90 \div 6 \times \{ (2 \times 7.60 + 8.74) \times 0.68 + (7.60 + 2 \times 8.74) \times 0.50 \}$	=	4.32	小計	6.46
側壁右岸 G	$(0.30 + 0.93) \div 2 \times 1.40 \times 5.70$	=	4.91		
H	$5.70 \times 0.29 \div 6 \times (0.93 + 1.06 + 0.93)$	=	0.80		
I	$1.69 \times 0.43 \div 6 \times (0.30 + 0.30 + 1.06)$	=	0.20		
側壁左岸 G	$(0.30 + 0.93) \div 2 \times 1.40 \times 5.70$	=	4.91		
H	$5.70 \times 0.29 \div 6 \times (0.93 + 1.06 + 0.93)$	=	0.80		
I	$1.69 \times 0.43 \div 6 \times (0.30 + 0.30 + 1.06)$	=	0.20	小計	11.82
水叩上面 J	$5.80 \times 0.40 \div 6 \times (5.50 + 5.50 + 5.26)$	=	6.29		
水叩底面 J	$5.70 \times 0.40 \div 6 \times (5.50 + 5.26 + 5.26)$	=	6.09	小計	12.38
			合計		82.49 m3

型 枠

本 堤 A	$(5.55 + 6.05) \div 2 \times 1.00 \times 1.000$	=	5.80		
A'	$(8.60 + 8.50) \div 2 \times 1.00 \times 1.000$	=	8.55		
B	$(18.05 + 12.65) \div 2 \times 6.00 \times 1.031$	=	94.96		
C	$1.10 \times 1.00 \times 1.000 \times 2.0$	=	2.20		
D	$(1.10 + 0.50) \div 2 \times 3.60 \times (1.005 + 1.031)$	=	5.86		
放 水 路	$(0.50 + 0.30) \div 2 \times 1.00 \times 1.118 \times 2.0$	=	0.89	小計	118.26 計 118.26 m2
垂 直 壁 E	$(2.75 + 2.62) \div 2 \times 1.00 \times (1.000 + 1.020)$	=	5.42		
E'	$(2.75 + 2.62) \div 2 \times 1.00 \times (1.000 + 1.020)$	=	5.42		
F	$(8.74 + 7.60) \div 2 \times 0.90 \times (1.000 + 1.020)$	=	14.85		
放 水 路	$(0.30 + 0.50) \div 2 \times 1.00 \times 1.118 \times 2.0$	=	0.89	小計	26.58
側壁右岸 G	$1.40 \times 5.70 \times (1.044 + 1.011)$	=	16.40		
F	$5.70 \times 0.29 \div 2 \times (1.044 + 1.011)$	=	1.70		
G	$1.69 \times 0.43 \div 2 \times (1.044 + 1.011)$	=	0.75		
側壁左岸 E	$1.40 \times 5.70 \times (1.044 + 1.011)$	=	16.40		
F	$5.70 \times 0.29 \div 2 \times (1.044 + 1.011)$	=	1.70		
G	$1.69 \times 0.43 \div 2 \times (1.044 + 1.011)$	=	0.75	小計	37.70 計 64.28 m2
			合計		182.54 m2

打継面清掃

本 堤	=	51.83 m3
足 場 損 料		
本堤設置回数	$H \div 2 = 6.00 \div 2 = 3$ 回 $H \div 2 = 3.60 \div 2 = 2$ 回	
本堤水表	$(1.10 + 0.50) \div 2 \times 2.0 + 1.10$	= 2.70
本堤水裏	$(1.10 + 0.50) \div 2 \times 2.0 + (18.05 + 12.65) \div 2 \times 3.0 + 1.10 + 5.55 + 8.60$	= 62.90
計		65.60 m

基 礎 栗 石

本 堤	栗石径 5~15cm $(12.65 + 12.38) \div 2 \times 0.70$	= 8.76
垂 直 壁	$(7.60 + 7.22) \div 2 \times 0.88$	= 6.52
側壁水叩工	$(7.58 + 7.32) \div 2 \times 5.60$	= 41.72
計		57.00 m2

水抜パイプ

本 堤	硬質塩化V.P管 φ=30cm t=15.1mm $0.42 + 0.55 + 0.55$	= 1.52 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	= 15.00 本
-----	-----------------------------------	-----------

標 板

本 堤	アルミニウム軽合金 40×30×1cm	= 1.00 枚
-----	---------------------	----------

標 柱

本 堤	10×10×200cm	= 1.00 本
-----	-------------	----------

土のう間詰

本 堤	No.1床固工埋戻し計算図参照 $(4.10 + 3.60) \times 0.50$	= 3.85m2
-----	--	----------

小口並べ

	$17袋/m2 \times 3.85m2$	= 65.45
		≒ 66袋

中 詰 土

	(仕上寸法 0.50m×0.30m×0.10m) $0.50 \times 0.30 \times 0.10 \times 66.0$	= (0.99) m3
--	--	-------------

支 持 杭

側 壁	末口径12cm L=2.50m $0.12 \times 0.12 \times 2.50 \times 2.00$	2 本 = 0.07 m3
-----	---	------------------

打継面清掃

(チッピング)	本 堤 A	$(5.55 + 6.05) \div 2 \times 1.00 \times 1.020$	= 5.92
	A'	$(8.60 + 8.50) \div 2 \times 1.00 \times 1.020$	= 8.72
	B	$(18.65 + 12.65) \div 2 \times 6.00 \times 1.020$	= 95.78
	計		110.42 m2

接着材

	110.42 m2
--	-----------

年 度	令和 8 年度				
名 称	No.1コンクリート床固工掘削数量計算				
施 行 地	鹿児島県 曽於郡大崎町持留 宮ノ迫				
事業細目	林 地 荒 廃 防 止 事 業				
事業所名	大 隅 地 域 振 興 局				
図面番号	全 38 の 8	縮 尺	—		
課長	主任	主査	主任	設計	装 束
					検 算

No.1コンクリート床固工掘削数量計算

掘削数量計算表(本堤)

区 分	上 幅	下 幅	高 さ	延 長	体 積	上 幅	下 幅	高 さ	延 長	体 積	
体	A					2.87	2.39	0.40	1.00	1.05	
	B					4.54	2.98	1.30	0.50	2.44	
	C	2.50	2.34	0.20	0.10	0.05	5.27	3.23	1.70	0.10	0.72
	D	2.42	1.70	0.90	0.50	0.93	4.34	3.26	0.90	0.50	1.71
	E	3.04	1.04	2.50	0.70	3.57					
	F	3.42	1.10	2.90	1.20	7.86					
	G	2.62	1.10	1.90	2.00	7.07					
	H	3.26	1.10	2.70	0.50	2.94					
	I	4.94	1.10	4.80	1.70	24.64					
	J	5.98	1.10	6.10	1.70	36.71					
	K	6.03	1.07	6.20	0.70	15.41					
	L	3.64	0.92	3.40	2.90	22.48					
	M	1.30	0.90	0.50	0.60	0.33					
	小計					121.99 m3					5.92 m3
果 石	A	0.70	0.70	0.15	0.09	0.01					
	B	0.70	0.70	0.30	12.38	2.60					
	C	0.70	0.70	0.15	0.18	0.02					
	小計					2.63 m3					
水表掘削	9.90×2.30				22.77 m3						
計					147.39 m3						5.92 m3
合 計											153.31 m3
備 考	余掘	0.50m	法6分,2分	土質	(シラス)	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	
躯体	A	2.00	1.40	0.50	0.60	0.51
	B	3.40	1.60	1.50	0.60	2.25
	C	3.96	1.68	1.90	1.00	5.36
	D	2.28	1.68	0.50	2.80	2.77
	E	2.28	1.68	0.50	2.80	2.77
	F	3.96	1.68	1.90	1.00	5.36
	G	3.40	1.60	1.50	0.60	2.25
	H	2.00	1.40	0.50	0.60	0.51
	小計					21.78
果石	A	0.88	0.88	0.15	0.19	0.03
	B	0.88	0.88	0.30	7.22	1.91
	C	0.88	0.88	0.15	0.19	0.03
	小計					1.97
計					23.75 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	14.40	3.50	50.40
計			50.40 m3
果 石	2.20	4.90	10.78
計			10.78 m3
合 計			61.18 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	153.31
垂 直 壁	23.75
側壁・水叩	61.18
合 計	238.24 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	1.00		
b	1.00	1.00	1.00
c	2.26	3.97	6.47
d	2.26		
e	2.26	0.50	1.13
f	0.48		
g	0.60	2.51	1.36
h	0.70		
i	0.70	12.38	8.67
j	0.60		
k	0.30	7.00	3.15
l	0.50	1.17	0.47
計			22.25 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	0.68	1.06	0.63
d	0.88		
e	0.88	7.22	6.35
f	0.68		
g	0.50	1.06	0.63
h	0.30	1.18	0.47
計			8.55 m2

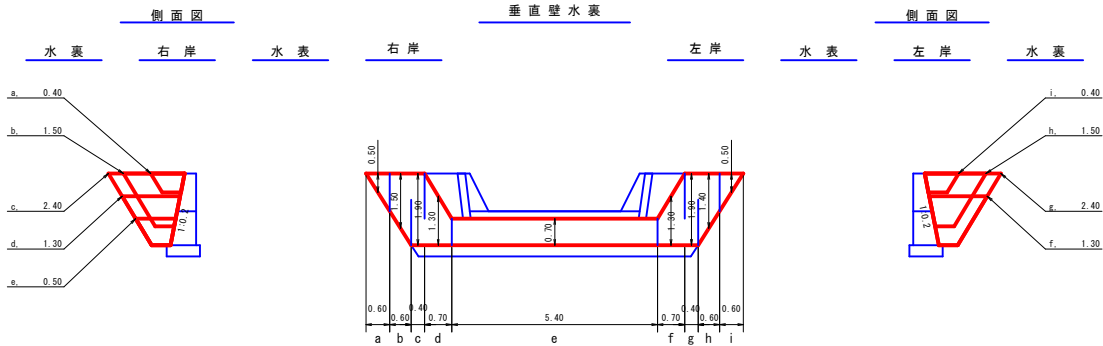
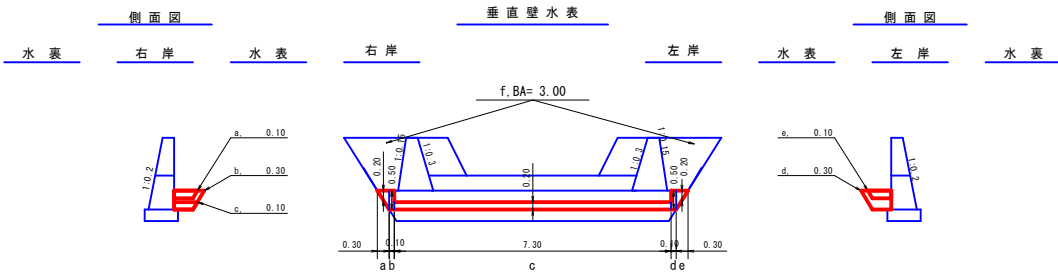
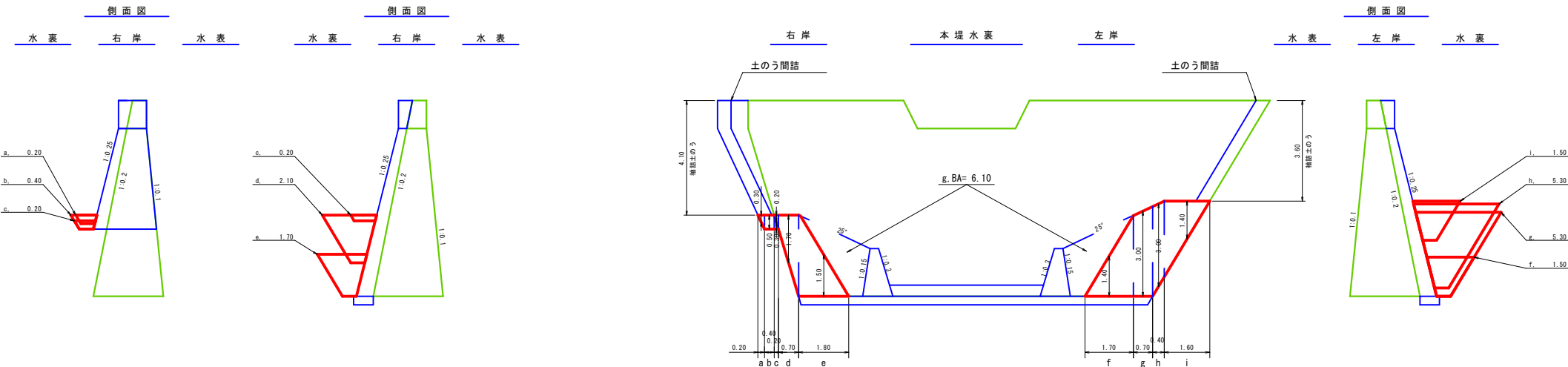
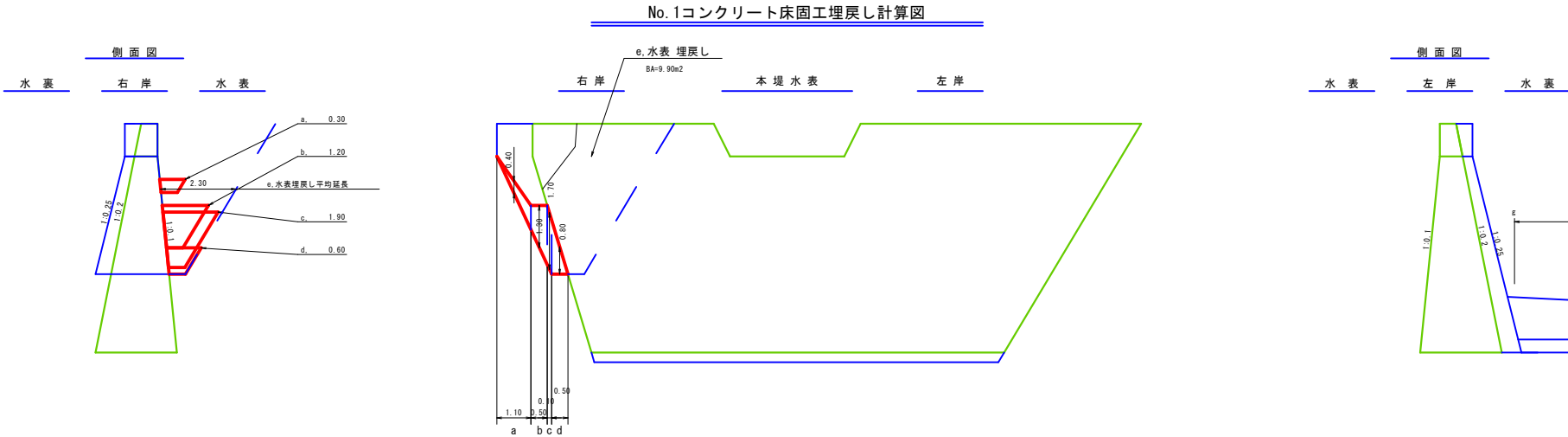
法面仕上数量計算表(側壁・水叩)

掘 削 面 仕 上 (シラス)			
区 分	幅	延 長	面 積
a	7.32		
b	7.58	4.98	37.10
計			37.10 m2
盛 土 法 面 仕 上			
区 分	幅	延 長	面 積
a	7.32	0.62	4.54
計			4.54 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	22.25	
垂 直 壁	8.55	
側壁・水叩	37.10	4.54
合 計	67.90 m2	4.54 m2

年 度	令和 8 年度					
名 称	No.1コンクリート床固工埋戻し計算図					
施 行 地	鹿児島県 曽於郡大崎町持留 宮ノ迫					
事業細目	林 地 荒 廃 防 止 事 業					
事業所名	大 隅 地 域 振 興 局					
図面番号	全 38 の 9	縮 尺	1:100			
課長	主査	主任	設計	製図	核算	



埋戻し数量計算表					
区分	断面積	延長	体積		
本 堤 水 表	a	0.30	1.10	0.33	
	b	1.20	0.50	0.60	
	c	1.90	0.10	0.19	
	d	0.60	0.50	0.30	
	e	9.90	2.30	22.77	
	小計			24.19	
本 堤 水 裏	a	0.20	0.20	0.04	
	b	0.40	0.40	0.16	
	c	0.20	0.20	0.04	
	小計	(右岸増厚部)		0.24	
	c	0.20	0.20	0.04	
	d	2.10	0.70	1.47	
本 堤 水 裏	e	1.70	1.80	3.06	
	f	1.50	1.70	2.55	
	g	5.30	0.70	3.71	
	h	5.30	0.40	2.12	
	i	1.50	1.60	2.40	
	小計	(水裏増厚部)		15.35	本堤 小計 39.78
垂 直 壁 水 表	a	0.10	0.30	0.03	
	b	0.30	0.10	0.03	
	c	0.10	7.30	0.73	
	d	0.30	0.10	0.03	
	e	0.10	0.30	0.03	
	小計			0.85	
垂 直 壁 水 裏	a	0.40	0.60	0.24	
	b	1.50	0.60	0.90	
	c	2.40	0.40	0.96	
	d	1.30	0.70	0.91	
	e	0.50	5.40	2.70	
	f	1.30	0.70	0.91	
	g	2.40	0.40	0.96	
	h	1.50	0.60	0.90	
	i	0.40	0.60	0.24	
	小計			8.72	垂直壁 小計 9.57
側 壁	f	3.00			
	g	6.10	5.90	26.85	
	小計			26.85	
計				76.20 m3	

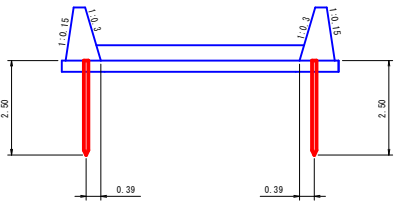
年 度	令和 8 年度				
名 称	No.1コンクリート床固工支持杭配置図 内圧充填接合補強数量計算図				
施 行 地	鹿児島県 曽於郡大崎町持留 宮ノ迫				
事業細目	林 地 荒 廃 防 止 事 業				
事業所名	大 隅 地 域 振 興 局				
図面番号	全 38 の 10	縮 尺	1:100		
課長	主査	主任	設計	製図	核算

No.1コンクリート床固工支持杭配置図

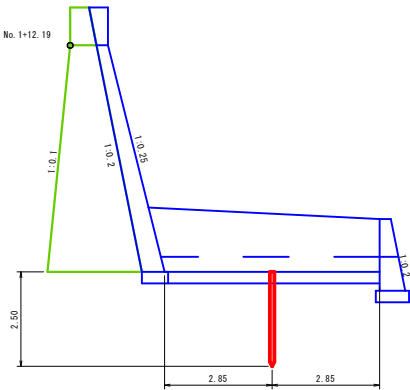
S=1:100

側壁展開図

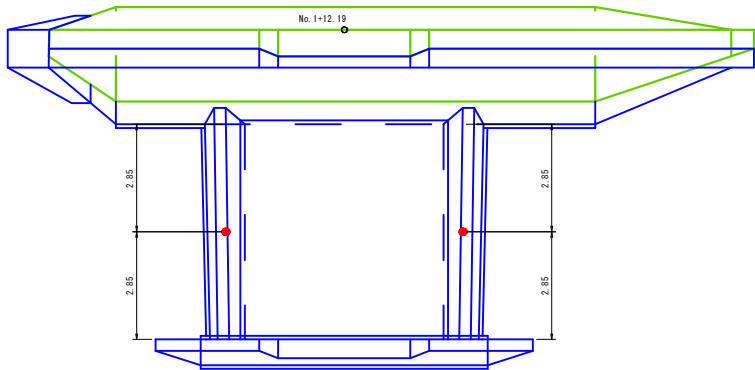
断面図



側面図



平面図



支持杭

側壁

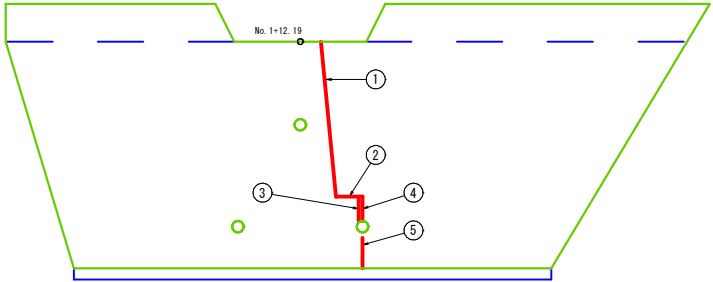
末口径12cm L=2.50m 2 本
0.12×0.12×2.50×2.00 = 0.07 m3

内圧充填接合補強数量計算図

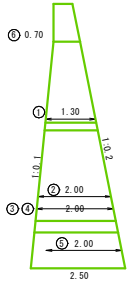
S=1:100

昭和46年度既設No.1谷止工

正面図



側面図



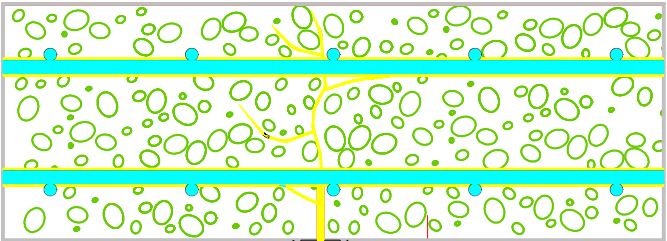
数量表

番号	延長(m)	クラック幅(m)	躯体平均厚(m)	推定樹脂量(?)
①	4.20	0.02	1.30	109.20
②	0.70	0.0015	2.00	2.10
③	0.65	0.005	2.00	6.50
④	0.65	0.0035	2.00	4.55
⑤	0.80	0.007	2.00	11.20
⑥	0.70	0.02	0.70	9.80
計				143.35

ひび割れ注入施工標準図

樹脂注入

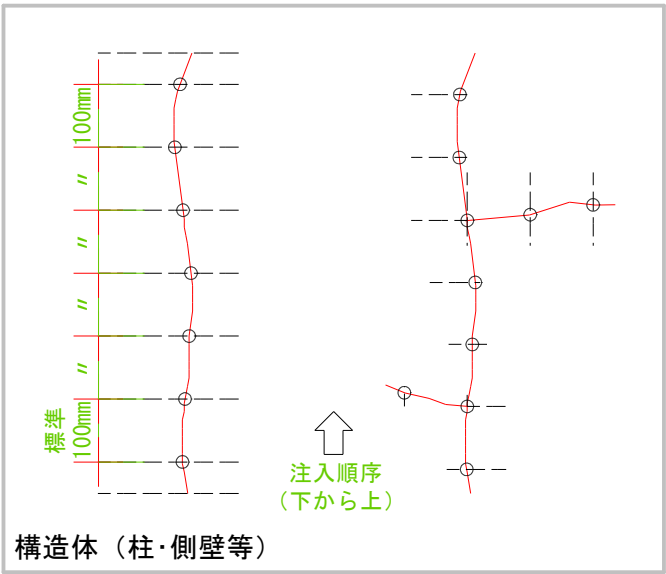
JP台座にIPHカプセルを取付、エポキシ樹脂（E-396H）を注入する。
ジャバラ1本分の樹脂で不足する場合は、2本目に取り替える。
その後、注入剤硬化まで加圧養生する。
※速硬性を要する場合は、アクリル樹脂（A-396MSC）を使用する。



注入樹脂(E-396H)
ジャバラ
IPHカプセル

カプセル取付時 287mm
注入完了時 210mm(最小値)

ひび割れ状況 正面図

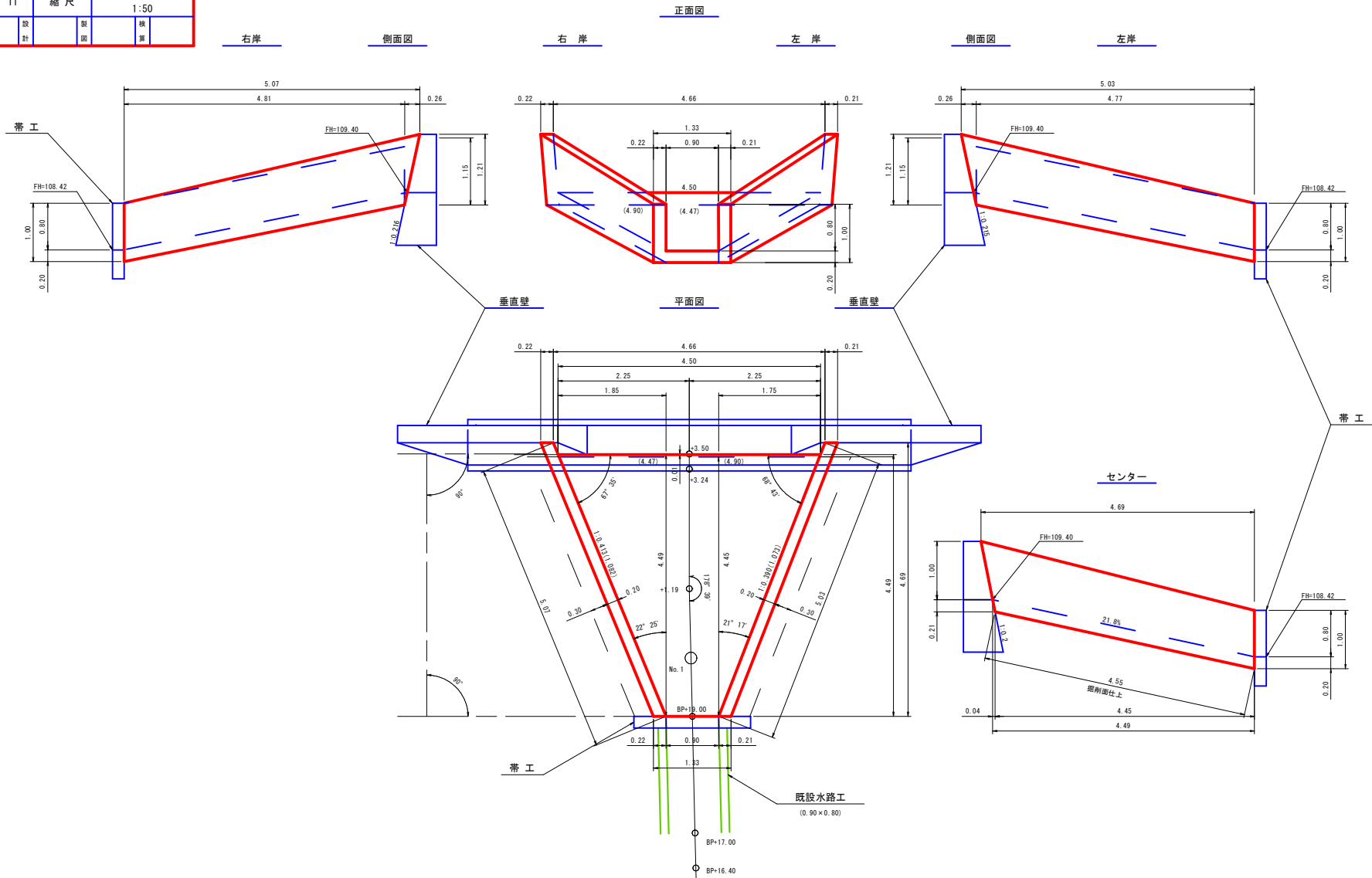


構造体（柱・側壁等）

注入ポイントは、標準100mmピッチとする。
枝分かれした部分には、交差した位置を注入ポイントとする。
現場の状況によってポイントのピッチは変えるものとする。

年 度	令和 8 年度					
名 称	No.1コンクリート床固工帯工, 受口工構造図					
施 行 地	鹿児島県 曽於郡大崎町持留 宮ノ迫					
事業細目	林地荒廃防止事業					
事業所名	大隅地域振興局					
図面番号	全 38 の 11	縮 尺	1:20 1:50			
課 長	主 査	主 任	設 計	製 図	検 算	

受口工
S=1:50



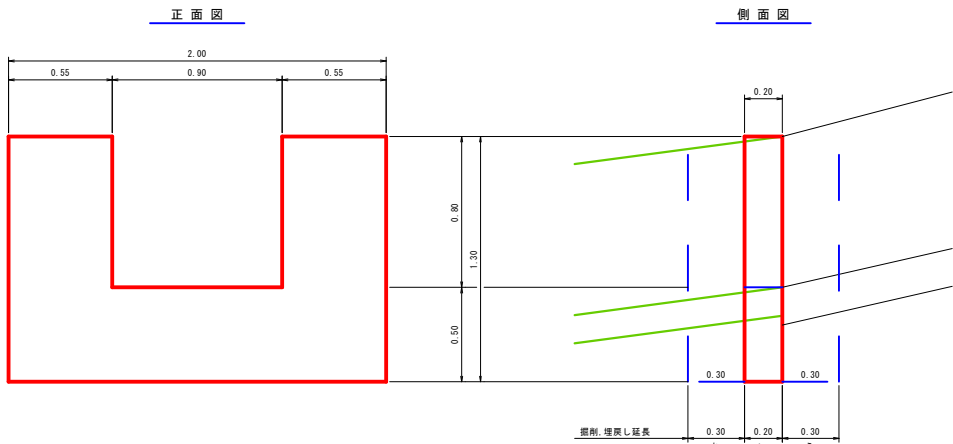
数量計算 (1.0個当り)			
コンクリート	$[(1.00+1.15) \div 2 \times 4.81 + 1.15 \times 0.26 \div 2] \times 0.20$	=	1.06
	$[(1.00+1.15) \div 2 \times 4.77 + 1.15 \times 0.26 \div 2] \times 0.20$	=	1.06
	$1 \div 6 \times 4.45 \times 0.20 \times (4.47 + 0.90 + 0.90)$	=	0.93
	$1 \div 6 \times 4.49 \times 0.20 \times (0.90 + 4.47 + 4.50)$	=	1.48
計			4.53 m3
型 枠	$[(1.00+1.15) \div 2 \times 4.81 + 1.15 \times 0.26 \div 2] \times 2$	=	10.64
	$[(1.00+1.15) \div 2 \times 4.77 + 1.15 \times 0.26 \div 2] \times 2$	=	10.55
	$1.33 \times 1.00 - 0.90 \times 0.80$	=	0.61
	計		21.80 m2
掘削面仕上	$(1.33 + 4.90) \div 2 \times 4.55$	=	14.17 m2

掘削 (CA) 数量計算表			
測 点	断面積	延 長	体 積
BP+19.0	1.40		
No1+3.5	2.60	3.00	6.00
計			6.00 m3

埋戻し (BA) 数量計算表			
測 点	断面積	延 長	体 積
BP+19.0	1.00		
No1+3.5	1.40	3.20	3.84
計			3.84 m3

No.1帯工

900×800 S=1:20



数量計算 (1.0個当り)			
コンクリート	$2.00 \times 1.30 \times 0.20$	=	0.52
	$0.90 \times 0.80 \times 0.20$	=	0.14 (-)
計			0.38 m3
型 枠	$(2.00 \times 1.30 - 0.90 \times 0.80) \times 2$	=	3.76
	$(1.30 \times 0.20 + 0.80 \times 0.20) \times 2$	=	0.84
計			4.60 m2
掘削面仕上	2.00×0.20	=	0.40 m2

掘削 (CA) 数量計算表			
区分	断面積	延 長	体 積
あ	3.00	0.30	0.90
い	3.40	0.20	0.68
う	2.00	0.30	0.60
計			2.18 m3

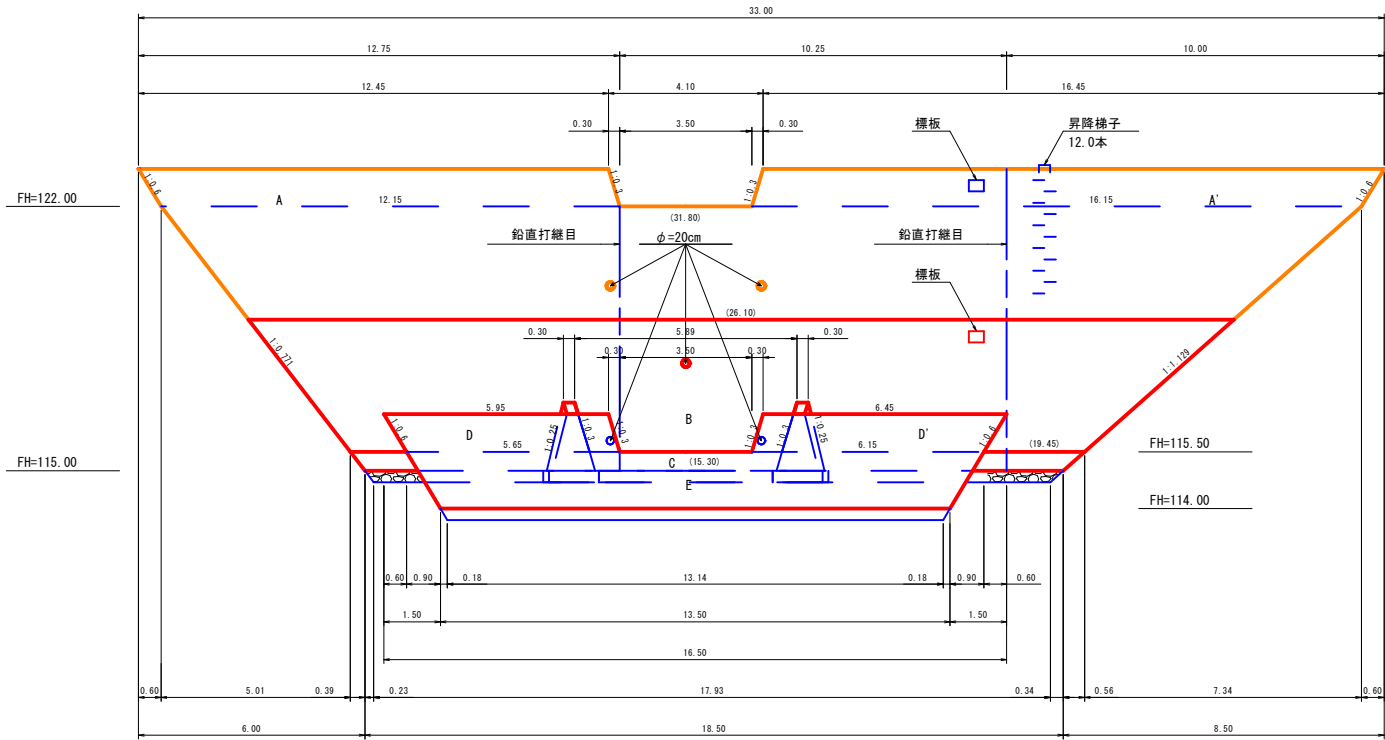
埋戻し (BA) 数量計算表			
区分	断面積	延 長	体 積
あ	2.10	0.30	0.63
い	2.10	0.20	0.42
う	1.10	0.30	0.33
計			1.38 m3

年 度	令和 8 年度					
名 称	No.2コンクリート床固工構造図					
施 行 地	鹿児島県 曾於郡大崎町持留 宮ノ迫					
事業細目	林 地 荒 廃 防 止 事 業					
事業所名	大 隅 地 域 振 興 局					
図面番号	全 38 の 12	縮 尺	1:100			
課 長	主 査	主 任	設 計	製 図	検 算	

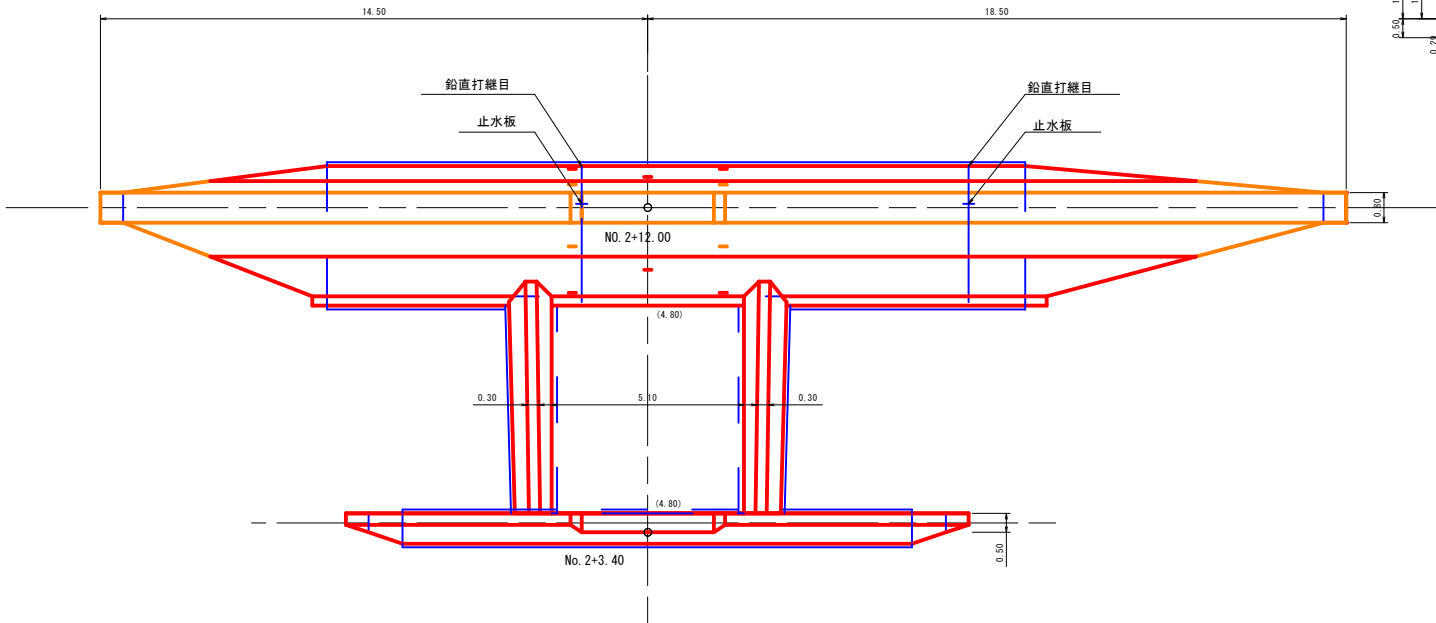
No.2コンクリート床固工

(5 - 7.0) h'=0.30m

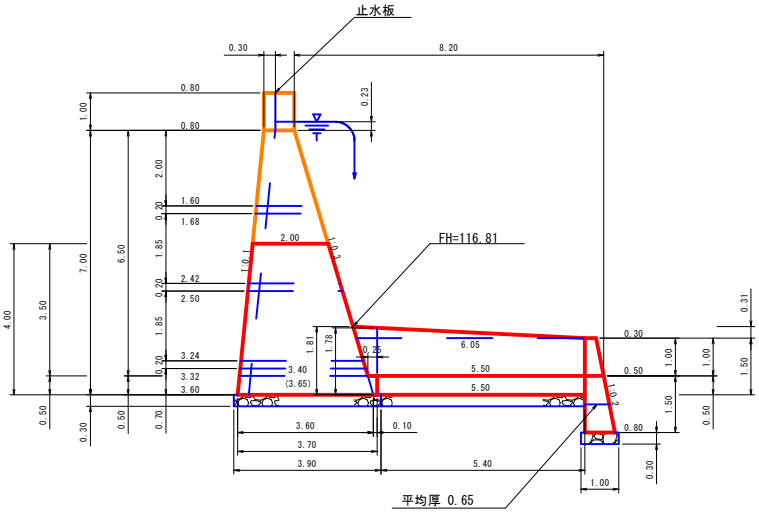
正 面 図



平 面 図



側 面 図

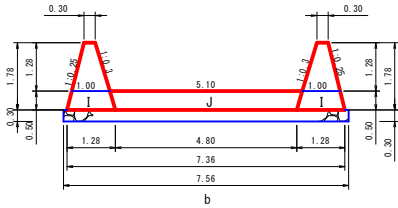
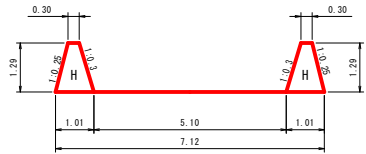
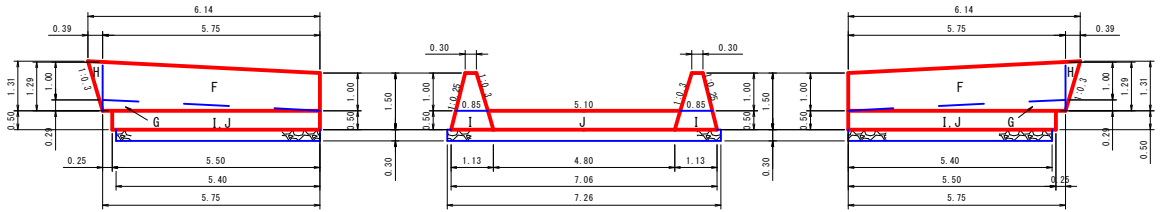


右 岸 展 開 図

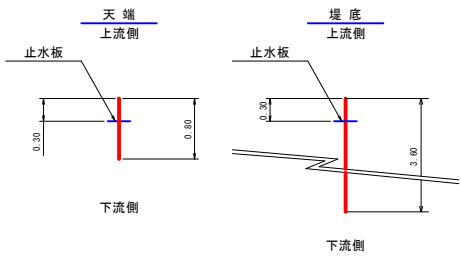
側 壁 展 開 図

左 岸 展 開 図

断 面 図



鉛直打継目詳細図 S=1:50



年 度	令和 8 年度		
名 称	No.2コンクリート床固工数量計算		
施 行 地	鹿児島県 曽於郡大崎町持留 宮ノ迫		
事業細目	林 地 荒 廃 防 止 事 業		
事業所名	大 隅 地 域 振 興 局		
図面番号	全 38 の 13	縮 尺	—
課長	主査	主任	設計
		装 画	概 算

No.2コンクリート床固工数量計算

コンクリート

本 堤 A	~~$(12.45+12.15) \div 2 \times 1.00 \times 0.60$~~	=	~~9.64~~		
A'	~~$(10.45+10.15) \div 2 \times 1.00 \times 0.60$~~	=	~~13.04~~		
B	$3.50 \div 6 \times [(2 \times 19.45+26.10) \times 3.40+(19.45+2 \times 26.10) \times 2.00]$	=	212.51		
C	$0.50 \div 6 \times [(2 \times 18.50+19.45) \times 3.70+(18.50+2 \times 19.45) \times 3.65]$	=	34.86		
水平打設継目	$2.00 \div 3 \times (6.00 \times 3+4.10) \times 0.3$	=	4.42	小計	251.79
垂 直 壁 D	$1.00 \div 6 \times [(2 \times 5.65+5.95) \times 0.50+(5.65+2 \times 5.95) \times 0.30]$	=	2.32		
D'	$1.00 \div 6 \times [(2 \times 6.15+6.45) \times 0.50+(6.15+2 \times 6.45) \times 0.30]$	=	2.52		
E	$1.50 \div 6 \times [(2 \times 13.50+15.30) \times 0.80+(13.50+2 \times 15.30) \times 0.50]$	=	13.97	小計	18.81
側壁右岸 F	$(0.30+0.85) \div 2 \times 1.00 \times 5.75$	=	3.31		
G	$0.29 \times 5.75 \div 6 \times (0.85+1.01+0.85)$	=	0.75		
H	$1.29 \times 0.39 \div 6 \times (0.30+0.30+1.01)$	=	0.13		
I	$5.50 \times 0.50 \div 6 \times (0.85+1.13+1.00)$	=	1.37		
I	$5.50 \times 0.50 \div 6 \times (1.13+1.00+1.28)$	=	1.56		
側壁左岸 F	$(0.30+0.85) \div 2 \times 1.00 \times 5.75$	=	3.31		
G	$0.29 \times 5.75 \div 6 \times (0.85+1.01+0.85)$	=	0.75		
H	$1.29 \times 0.39 \div 6 \times (0.30+0.30+1.01)$	=	0.13		
I	$5.50 \times 0.50 \div 6 \times (0.85+1.13+1.00)$	=	1.37		
I	$5.50 \times 0.50 \div 6 \times (1.13+1.00+1.28)$	=	1.56	小計	14.24
水 叩 J	$(5.10+4.80) \div 2 \times 0.50 \times 5.50$	=	13.61	小計	13.61
			合計	298.45	m3

型 枠

本 堤 A	~~$(12.45+12.15) \div 2 \times 1.00 \times (1.000+1.000)$~~	=	~~24.60~~		
A'	~~$(10.45+10.15) \div 2 \times 1.00 \times (1.000+1.000)$~~	=	~~32.60~~		
B	$(26.10+19.45) \div 2 \times 3.50 \times (1.005+1.044)$	=	163.33		
C	$(19.45+18.50) \div 2 \times 0.50 \times (1.005+1.000)$	=	19.02		
放 水 路	~~$(0.60+0.60) \div 2 \times 1.00 \times 1.044 \times 2.0$~~	=	~~1.07~~		
鉛直打継目	$[(2.00+3.60) \div 2 \times 4.00+(0.25+0.10) \div 2 \times 0.50] \times 2.0$	=	22.58		
鉛直打継目	~~$0.60 \times 1.00+(0.60+0.60) \div 2 \times 7.80+(0.25+0.10) \div 2 \times 0.50$~~	=	~~10.29~~		
水平打継目	$[19.45 \times 0.30 \times 1.0+(26.10+19.45) \div 2 \times 0.30 \times 1.0] \times 2.0$	=	25.34	小計	230.27
垂 直 壁 D	$(5.95+5.65) \div 2 \times 1.00 \times (1.000+1.020)$	=	11.72		
D'	$(6.45+6.15) \div 2 \times 1.00 \times (1.000+1.020)$	=	12.73		
E	$(15.30+13.50) \div 2 \times 1.50 \times (1.000+1.020)$	=	43.63		
放 水 路	$(0.30+0.50) \div 2 \times 1.00 \times 1.044 \times 2.0$	=	0.84	小計	68.92
側壁右岸 F	$1.00 \times 5.75 \times (1.044+1.031)$	=	11.93		
G	$0.29 \times 5.75 \div 2 \times (1.044+1.031)$	=	1.73		
H	$1.29 \times 0.39 \div 2 \times (1.044+1.031)$	=	0.52		
I	$0.50 \times 5.50 \div 2 \times (1.044+1.031)$	=	2.85		
側壁左岸 F	$1.00 \times 5.75 \times (1.044+1.031)$	=	11.93		
G	$0.29 \times 5.75 \div 2 \times (1.044+1.031)$	=	1.73		
H	$1.29 \times 0.39 \div 2 \times (1.044+1.031)$	=	0.52		
I	$0.50 \times 5.50 \div 2 \times (1.044+1.031)$	=	2.85	小計	34.06
			計	102.98	m2
			合計	333.25	m2

打継面清掃

本 堤	=	251.79	m3
足 場 損 料			
本堤水表設置回数	$H \div 2 = 3.50 \div 2 = 2$ 回		
本 堤	$[(26.10+19.45) \div 2 \times 2.0] \times 2$	=	91.10
垂直壁設置回数	$H \div 2 = 2.50 \div 2 = 1$ 回		
垂 直 壁	$(5.95+6.45) \times 1.0$	=	12.40
計		103.50	m

基 礎 栗 石

	栗石径 5～15cm		
本 堤	$(18.50+17.93) \div 2 \times 3.90$	=	71.04
垂 直 壁	$(13.50+13.14) \div 2 \times 1.00$	=	13.32
側壁水叩工	$(7.56+7.26) \div 2 \times 5.40$	=	40.01
計		124.37	m2

水抜パイプ

	硬質塩化V P 管 φ=20cm t=10.3mm		
本 堤	$3.32+3.32+2.50$	=	9.14 m

止 水 板

	OF-300		
(材料のみ) 本 堤	7.00×1.005	=	7.04
本 堤	$1.00 \times 1.000+7.00 \times 1.005$	=	8.04
計		15.08	m
(設置手間) 本 堤	$(4.00 \times 1.005) \times 2$	=	8.04 m

~~昇 降 梯 子~~ ~~昇降スラップ 鋼鉄樹脂被覆φ300mm×300mm 心材径19mm~~

本 堤	=	12.00	本
-----	---	-------	---

標 板

	アルミニウム軽合金 40×30×1cm		
本 堤			1.00 枚

~~土のう間詰~~ ~~No.2床固工埋戻し計算図参照~~

本 堤	$(4.00+3.50) \times 0.50$	=	3.75m2
-----	---------------------------	---	--------

~~小口並べ~~ ~~17袋/m2×3.75m2 = 63.75~~

~~4袋~~

~~中 詰 土~~ ~~(仕上寸法 0.50m×0.30m×0.10m)~~

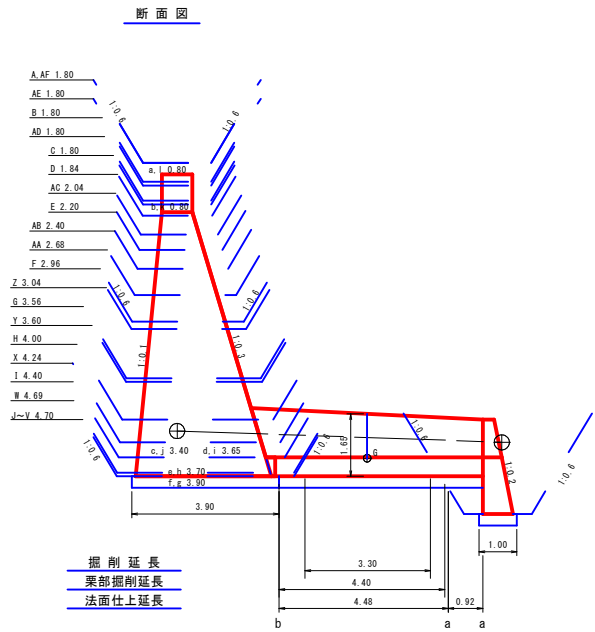
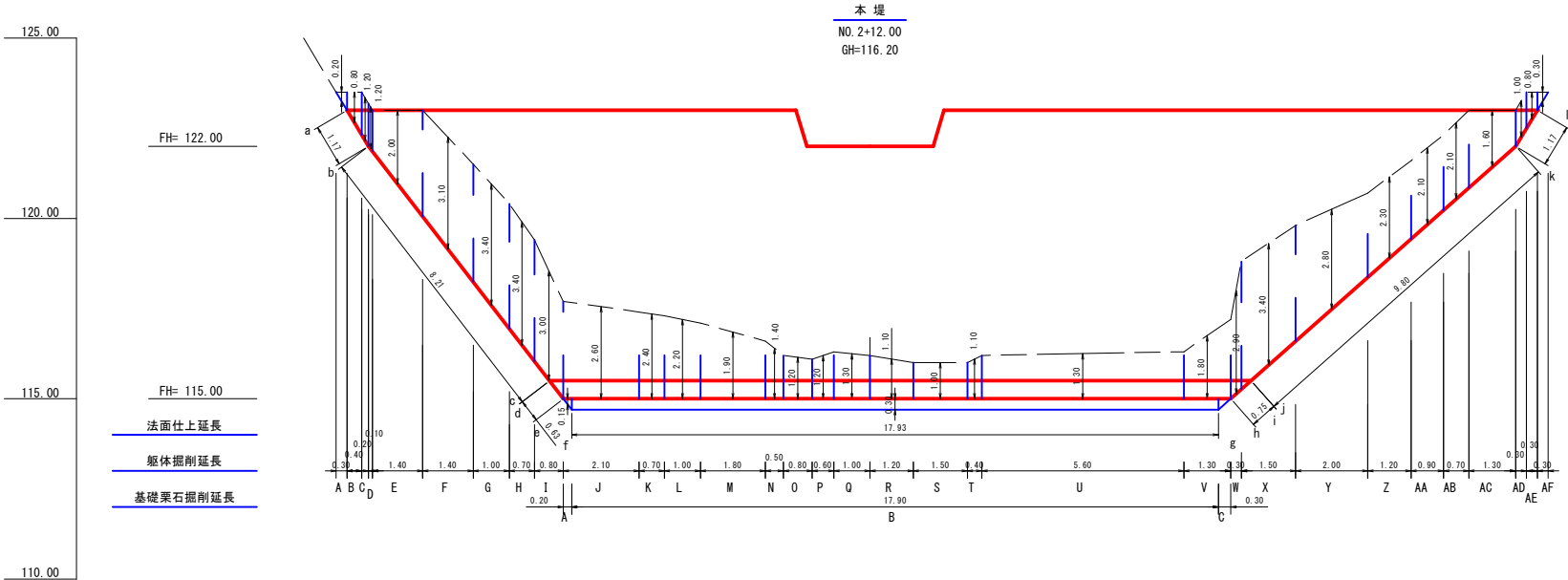
~~$0.50 \times 0.50 \times 0.10 \times 64.0$~~ ~~= (0.50) m3~~

摩 擦 杭

	束口径12cm L=3.00m		
	$204 + 6 + 6 = 216$ 本		
本 堤	$0.12 \times 0.12 \times 3.00 \times 204.00$	=	8.81 m3
垂 直 壁	$0.12 \times 0.12 \times 3.00 \times 6.00$	=	0.26 m3
側壁水叩工	$0.12 \times 0.12 \times 3.00 \times 6.00$	=	0.26 m3

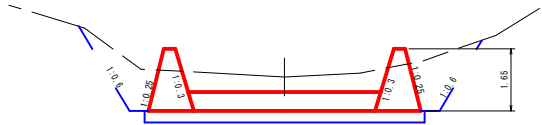
年 度	令和 8 年度					
名 称	No.2コンクリート床固工掘削図					
施 行 地	鹿児島県 曽於郡大崎町持留 宮ノ迫					
事業細目	林 地 荒 廃 防 止 事 業					
事業所名	大 隅 地 域 振 興 局					
図面番号	全 38 の 15	縮 尺	1:100			
課長	主査	主任	設計	監 査	検 算	

No.2コンクリート床固工掘削図



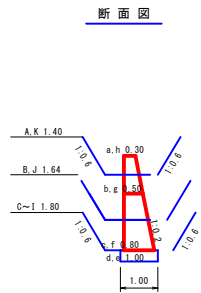
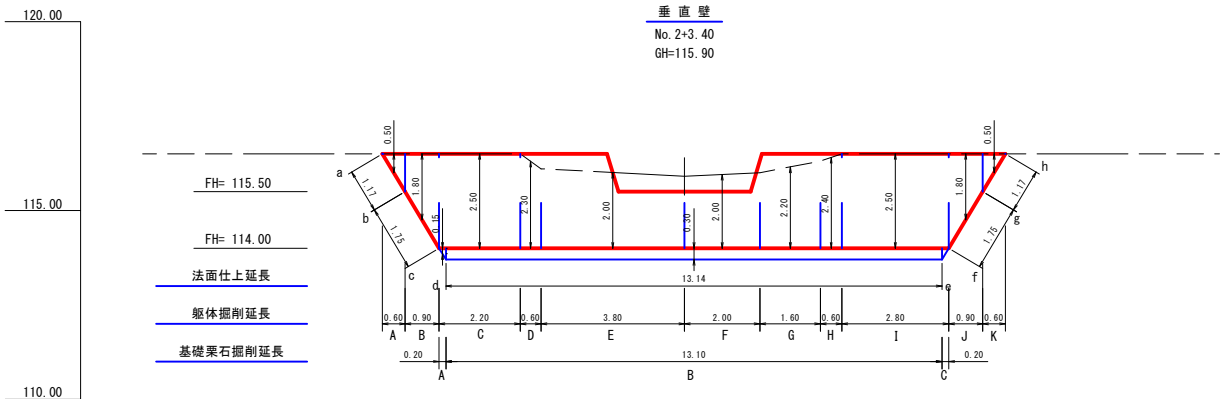
側壁・水叩工

軀 体 掘削面積 CA=10.40 m2
基礎栗石 掘削面積 CA= 2.20 m2



垂 直 壁

No. 2+3.40
GH=115.90



年 度	令和 8 年度					
名 称	No.2コンクリート床固工掘削数量計算					
施 行 地	鹿児島県 曽於郡大崎町持留 宮ノ迫					
事業細目	林 地 荒 廃 防 止 事 業					
事業所名	大 隅 地 域 振 興 局					
図面番号	全 38 の 16		縮 尺	—		
課長	主任	主査	主任	設計	装 罫	検 算

No.2コンクリート床固工掘削数量計算

掘削数量計算表(本堤)

区 分	上 幅	下 幅	高 さ	延 長	体 積		
掘	A	2.04	1.80	0.20	0.30	0.12	
	B	2.76	1.80	0.80	0.40	0.73	
	C	3.24	1.80	1.20	0.20	0.60	
	D	3.28	1.84	1.20	0.10	0.31	
	E	4.60	2.20	2.00	1.40	9.52	
	F	6.68	2.96	3.10	1.40	20.92	
	G	7.64	3.56	3.40	1.00	19.04	
	H	8.08	4.00	3.40	0.70	14.38	
	I	8.00	4.40	3.00	0.80	14.88	
	J	7.82	4.70	2.60	2.10	34.18	
	K	7.58	4.70	2.40	0.70	10.32	
	L	7.34	4.70	2.20	1.00	13.24	
	M	6.98	4.70	1.90	1.80	19.97	
	N	6.38	4.70	1.40	0.50	3.88	
	O	6.14	4.70	1.20	0.80	5.20	
	P	6.14	4.70	1.20	0.60	3.90	
	Q	6.26	4.70	1.30	1.00	7.12	
	R	6.02	4.70	1.10	1.20	7.08	
	S	5.90	4.70	1.00	1.50	7.95	
	T	6.02	4.70	1.10	0.40	2.36	
	U	6.26	4.70	1.30	5.60	39.89	
	V	6.86	4.70	1.80	1.30	13.53	
	W	8.17	4.69	2.90	0.30	5.59	
	体	X	8.32	4.24	3.40	1.50	32.03
		Y	6.96	3.60	2.80	2.00	29.57
		Z	5.80	3.04	2.30	1.20	12.20
AA		5.20	2.68	2.10	0.90	7.45	
AB		4.92	2.40	2.10	0.70	5.38	
AC		3.96	2.04	1.60	1.30	6.24	
AD		3.00	1.80	1.00	0.30	0.72	
AE		2.76	1.80	0.80	0.30	0.55	
AF		2.16	1.80	0.30	0.30	0.18	
小計						349.03 m3	
栗	A	3.90	3.90	0.15	0.20	0.12	
	B	3.90	3.90	0.30	17.90	20.94	
	C	3.90	3.90	0.15	0.30	0.18	
	小計					21.24 m3	
石							
合 計					370.27 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	
堀	A	2.00	1.40	0.50	0.60	0.51
	B	3.80	1.64	1.80	0.90	4.41
	C	4.80	1.80	2.50	2.20	18.15
	D	4.56	1.80	2.30	0.60	4.39
	E	4.20	1.80	2.00	3.80	22.80
	F	4.20	1.80	2.00	2.00	12.00
	G	4.44	1.80	2.20	1.60	10.98
	H	4.68	1.80	2.40	0.60	4.67
	I	4.80	1.80	2.50	2.80	23.10
	J	3.80	1.64	1.80	0.90	4.41
	K	2.00	1.40	0.50	0.60	0.51
体	小計					105.93 m3
	A	1.00	1.00	0.15	0.20	0.03
	B	1.00	1.00	0.30	13.10	3.93
	C	1.00	1.00	0.15	0.20	0.03
	小計					3.99 m3
	合 計					109.92 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
掘 体	10.40	3.30	34.32
計			34.32 m3
栗 石	2.20	4.40	9.68
計			9.68 m3
合 計			44.00 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	370.27
垂 直 壁	109.92
側壁・水叩	44.00
合 計	524.19 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	3.40	8.21	17.24
d	3.65		
e	3.70	0.63	2.32
f	3.90		
g	3.90	17.93	69.93
h	3.70		
i	3.65	0.75	2.76
j	3.40		
k	0.80	9.80	20.58
l	0.80	1.17	0.94
計			114.71 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	1.17	0.47
c	0.80	1.75	1.14
d	1.00		
e	1.00	13.14	13.14
f	0.80		
g	0.50	1.75	1.14
h	0.30	1.17	0.47
計			16.36 m2

法面仕上数量計算表(側壁・水叩)

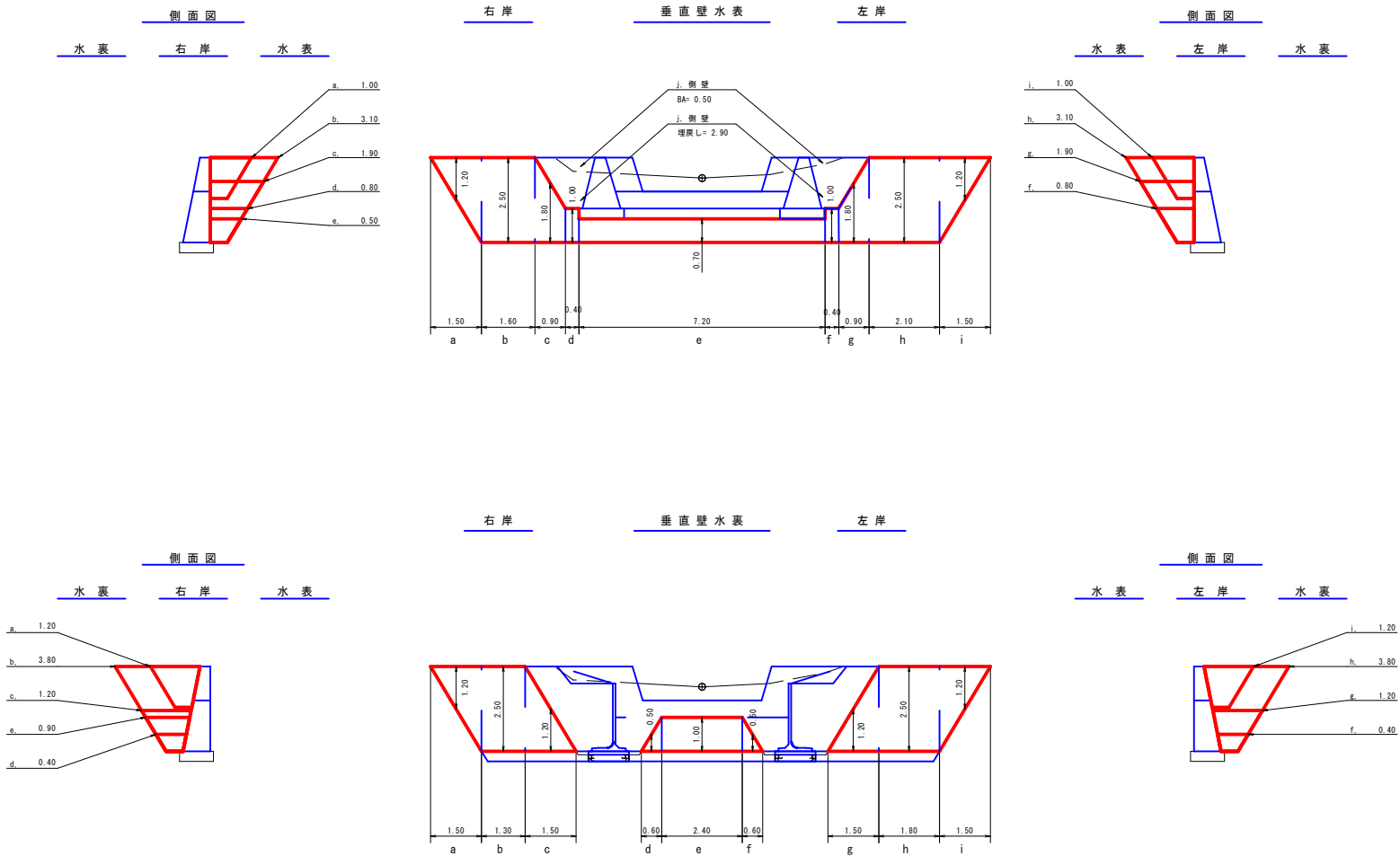
掘 削 面 仕 上 (シラス)			
区 分	幅	延 長	面 積
a	7.26	4.48	33.20
b	7.56		
計			33.20 m2
盛 土 法 面 仕 上			
区 分	幅	延 長	面 積
a	7.26	0.92	6.68
計			6.68 m2

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	114.71	
垂 直 壁	16.36	
側壁・水叩	33.20	6.68
合 計	164.27 m2	6.68 m2

年 度	令和 8 年度						
名 称	No.2コンクリート床固工埋戻し計算図						
施 行 地	鹿児島県 曽於郡大崎町持留 宮ノ迫						
事業細目	林 地 荒 廃 防 止 事 業						
事業所名	大 隅 地 域 振 興 局						
図面番号	全 38 の 18		縮 尺		1:100		
課長	主任	主 任	設 計	製 図	検 算		

No.2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
本 堤 水 表	a	1.70	2.50	4.25
	b	4.70	0.60	2.82
	c	3.40	2.80	9.52
	d	2.80	1.00	2.80
	e	2.20	1.80	3.96
	f	1.40	0.50	0.70
	g	1.10	0.80	0.88
	h	1.10	0.60	0.66
	i	1.10	1.00	1.10
	j	1.00	1.20	1.20
	k	0.90	1.50	1.35
	l	1.00	0.40	0.40
	m	1.20	5.60	6.72
	n	2.00	1.30	2.60
	o	4.40	0.30	1.32
	p	6.00	0.30	1.80
	q	1.90	3.90	7.41
	小 計			49.49
	本 堤 水 裏	a	2.00	2.50
b		6.20	0.60	3.72
c		4.20	2.90	12.18
d		1.10	1.40	1.54
e		0.30	0.70	0.21
f		1.50	3.80	5.70
g		2.50	1.30	3.25
h		5.50	0.30	1.65
i		8.00	0.30	2.40
j		2.20	3.90	8.58
小 計			44.23	
計				93.72 m3

埋戻し数量計算表

区分	断面積	延長	体 積
j	2.90		
k	6.60	6.30	29.93
計			29.93

盛土転圧 (BA) 数量計算表

区分	断面積	延長	体 積
j	0.50		
k	15.90	6.30	51.66
計			51.66

埋戻し数量計算表

区 分		断面積		延 長		体 積	
垂 直 壁 水 表	a	1.00		1.50		1.50	
	b	3.10		1.60		4.96	
	c	1.90		0.90		1.71	
	d	0.80		0.40		0.32	
	e	0.50		7.20		3.60	
	f	0.80		0.40		0.32	
	g	1.90		0.90		1.71	
	h	3.10		2.10		6.51	
	i	1.00		1.50		1.50	
	小 計						22.13
垂 直 壁 水 裏	a	1.20		1.50		1.80	
	b	3.80		1.30		4.94	
	c	1.20		1.50		1.80	
	d	0.40		0.60		0.24	
	e	0.90		2.40		2.16	
	f	0.40		0.60		0.24	
	g	1.20		1.50		1.80	
	h	3.80		1.80		6.84	
	i	1.20		1.50		1.80	
	小 計						21.62
計						43.75 m3	
合 計						137.47 m3	

No.2床固工
盛土転圧 (BA) 数量計算表

測 点	断面積	延長	体 積
2+12.00	46.10		
MC.2	60.00	6.30	334.22
3+8.00	74.70	9.30	626.36
+16.40	60.70	8.40	568.68
4+5.00	19.90	8.60	346.58
BC.3	9.50	2.90	42.63
MC.3	5.60	5.10	38.51
EC.3	4.50	5.10	25.76
5+2.40	2.50	4.20	14.70
+6.50	0.00	4.10	5.13
計			2002.57 m3

延長は詳細縦断面図参照

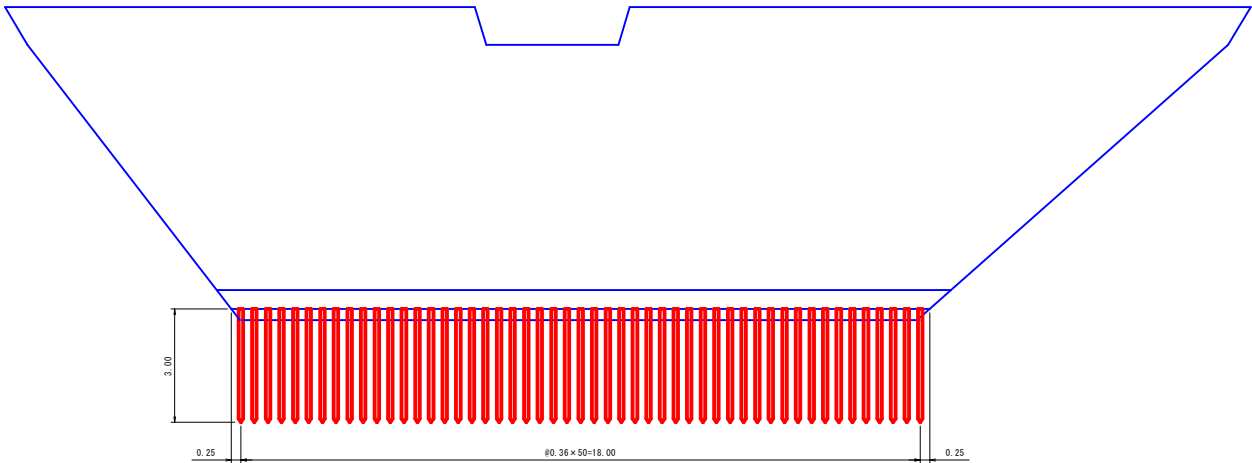
盛土転圧合計 51.66 + 2002.57 = 2054.23 m3

盛土合計 137.47 + 93.72 + 29.93 + 2054.23 = 2315.35 m3

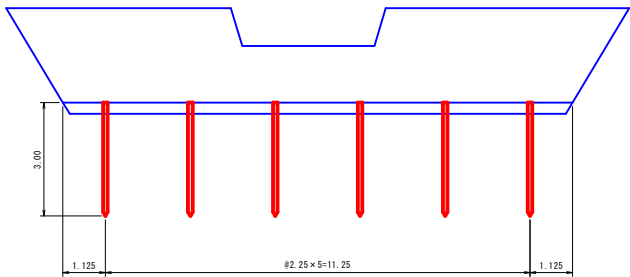
年 度	令和 8 年度					
名 称	No.2コンクリート床固工摩擦杭配置図					
施 行 地	鹿児島県 曾於郡大崎町持留 宮ノ迫					
事業細目	林 地 荒 廃 防 止 事 業					
事業所名	大 隅 地 域 振 興 局					
図面番号	全 38 の 19	縮 尺	1:100			
課長	主査	主任	設計	製図	核算	

No. 2コンクリート床固工摩擦杭配置図

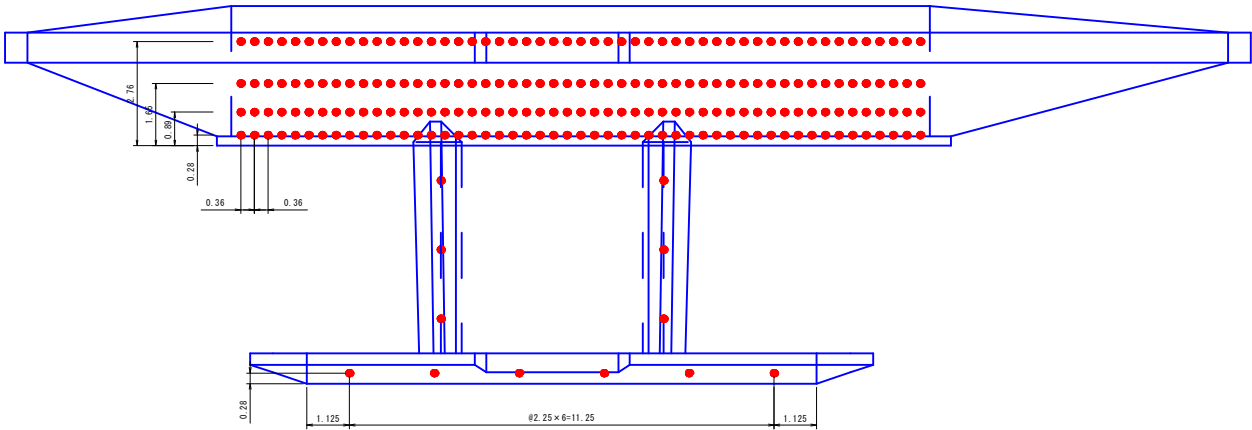
本堤正面図



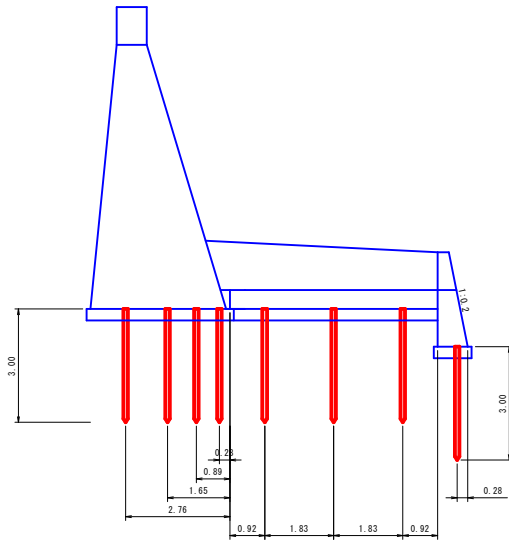
垂直壁正面図



平面図

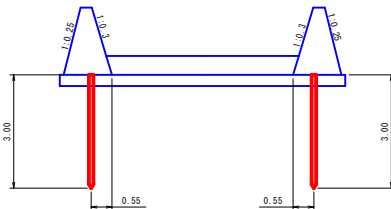


側面図



側壁展開図

断面図



摩 擦 杭

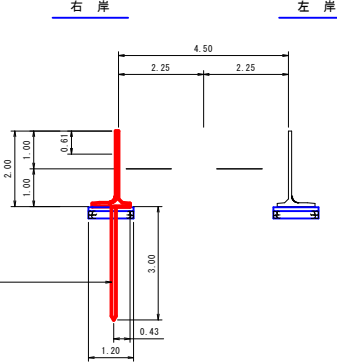
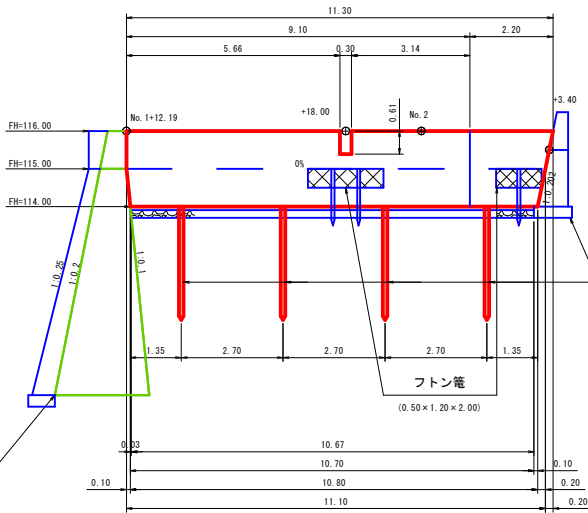
本 堤	末口径12cm L=3.00m	204 本
側 壁	末口径12cm L=3.00m	6 本
垂直壁	末口径12cm L=3.00m	6 本

年 度	令和 8 年度				
名 称	No.1コンクリート流路工(右岸)構造図				
施 行 地	鹿児島県 曾於郡大崎町持留 宮ノ迫				
事業細目	林地荒廃防止事業				
事業所名	大隅地域振興局				
図面番号	全 38 の 20	縮 尺	1:20 1:100		
課 長	主 査	主 任	設 計	製 図	検 算

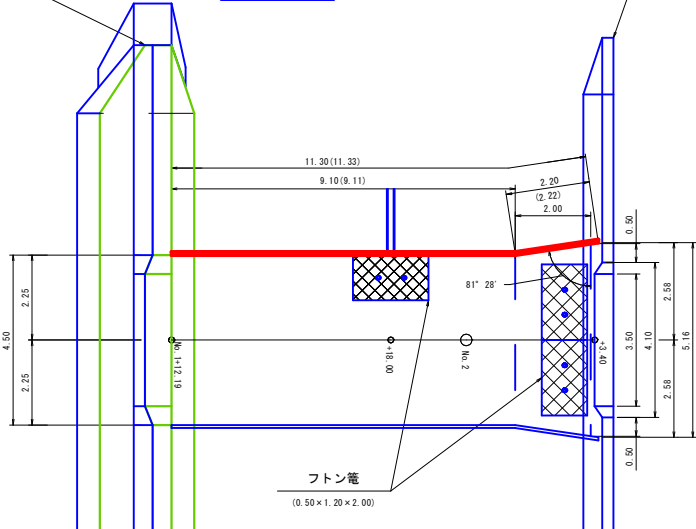
No.1コンクリート流路工(右岸)

正面図

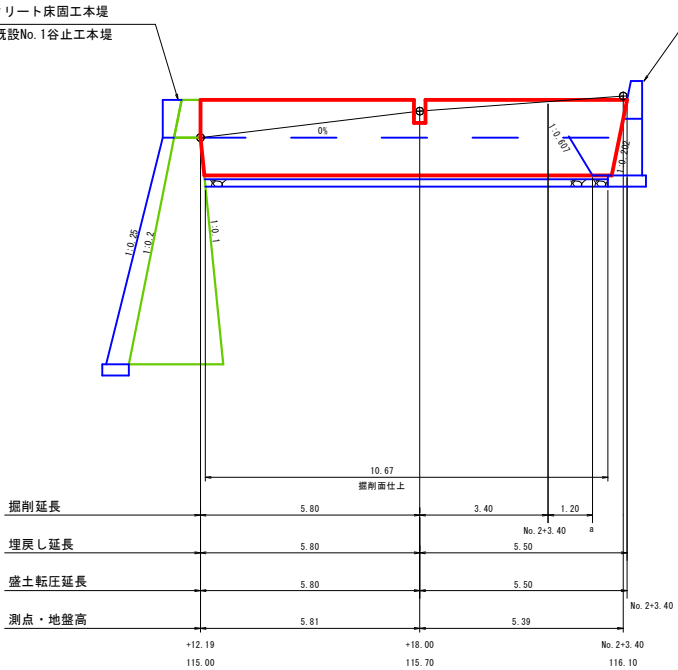
側面図



平面図



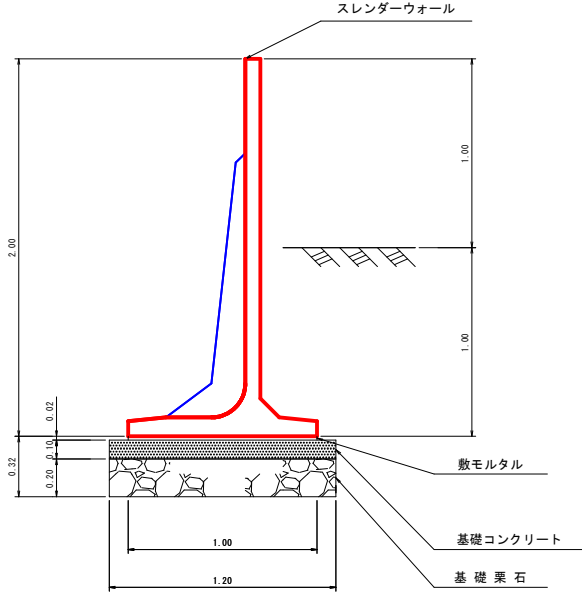
掘削図



No.1コンクリート流路工(右岸)

S=1:20

H = 2.00 m



数量計算 (右岸)

L型よう壁	H=2.00m	=	11.30 m
敷モルタル	10.70×1.00×0.02	=	0.21 m3
基礎コンクリート	10.70×1.20×0.10	=	1.28 m3
基礎型枠	10.70×0.10×2.0	=	2.14 m2
基礎栗石	10.67×1.20	=	12.80 m2
掘削面仕上	10.67×1.20	=	12.80 m2
フ ト ン 管	(0.50×1.20×2.00)	=	3.0 枚
止 杭	(末口径8cm, L=1.50m)	=	6.0 本
摩 擦 杭	(末口径12cm, L=3.00m)	=	4.0 本
	0.12×0.12×3.00×4.00	=	0.17 m3

掘削 (CA) 数量計算表

測点	断面積	延長	体積
1+12.19	7.40		
+18.00	5.90	5.80	38.57
2+3.40	8.10	3.40	23.80
a	0.00	1.20	4.86
計			67.23 m3
備考	余掘0.30m 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
1+12.19	3.30		
+18.00	1.70	5.80	14.50
2+3.40	0.20	5.50	5.23
計			19.73 m3

埋戻し (BA') 数量計算表

測点	断面積	延長	体積
1+12.19	4.30		
+18.00	3.80	5.80	23.49
2+3.40	5.00	5.50	24.20
計			47.69 m3

年 度	令和 8 年度				
名 称	No.1コンクリート流路工(左岸)構造図				
施 行 地	鹿児島県 曽於郡大崎町持留 宮ノ迫				
事業細目	林 地 荒 廃 防 止 事 業				
事業所名	大 隅 地 域 振 興 局				
図面番号	全 38 の 21	縮 尺	1:20 1:100		
課 長	主 査	主 任	設 計	製 図	検 算

No.1コンクリート流路工(左岸)

正 面 図

側 面 図

No.1コンクリート流路工(左岸)

S=1:20

H = 2.00 m

スレンダーウォール

敷モルタル

基礎コンクリート

基礎渠石

数量計算 (左岸)

L型よう壁

H=2.00m

= 11.30 m

敷モルタル

10.70×1.00×0.02

= 0.21 m3

基礎コンクリート

10.70×1.20×0.10

= 1.28 m3

基礎型枠

10.70×0.10×2.0

= 2.14 m2

基礎渠石

(t=20cm)

10.67×1.20

= 12.80 m2

掘削面仕上

10.67×1.20

= 12.80 m2

摩擦杭

(末口径12cm, L=3.00m)

= 4.0 本

0.12×0.12×3.00×4.00

= 0.17 m3

掘削 (CA)数量計算表

測点	断面積	延長	体積
1+12.19	6.30		
+18.00	4.20	5.80	30.45
2+3.40	8.40	3.50	22.05
a	0.00	1.10	4.62
計			57.12 m3
備考	余掘0.30m 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
1+12.19	0.00		
+18.00	1.70	5.80	4.93
2+3.40	0.00	5.50	4.68
計			9.61 m3

埋戻し(BA')数量計算表

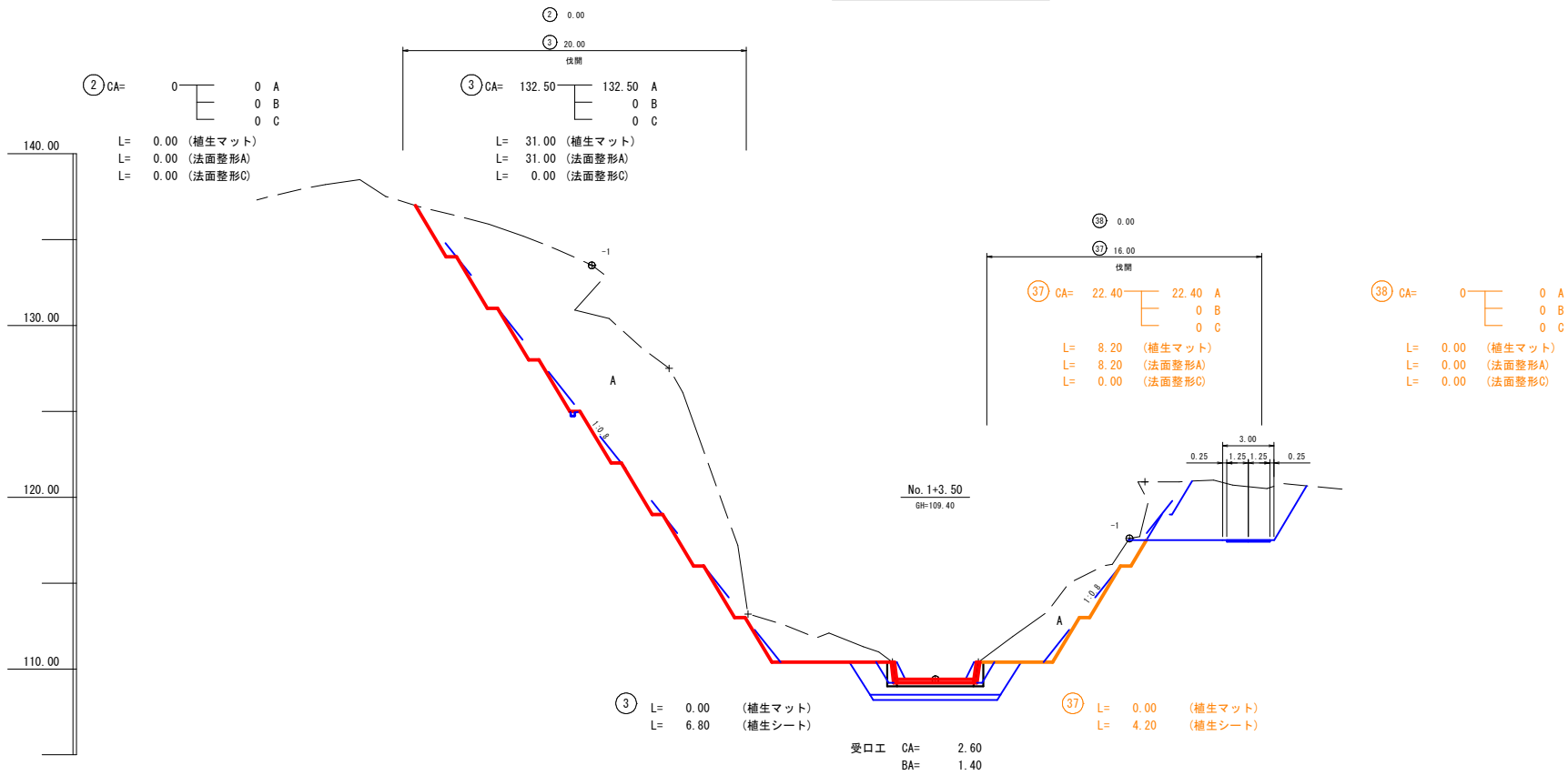
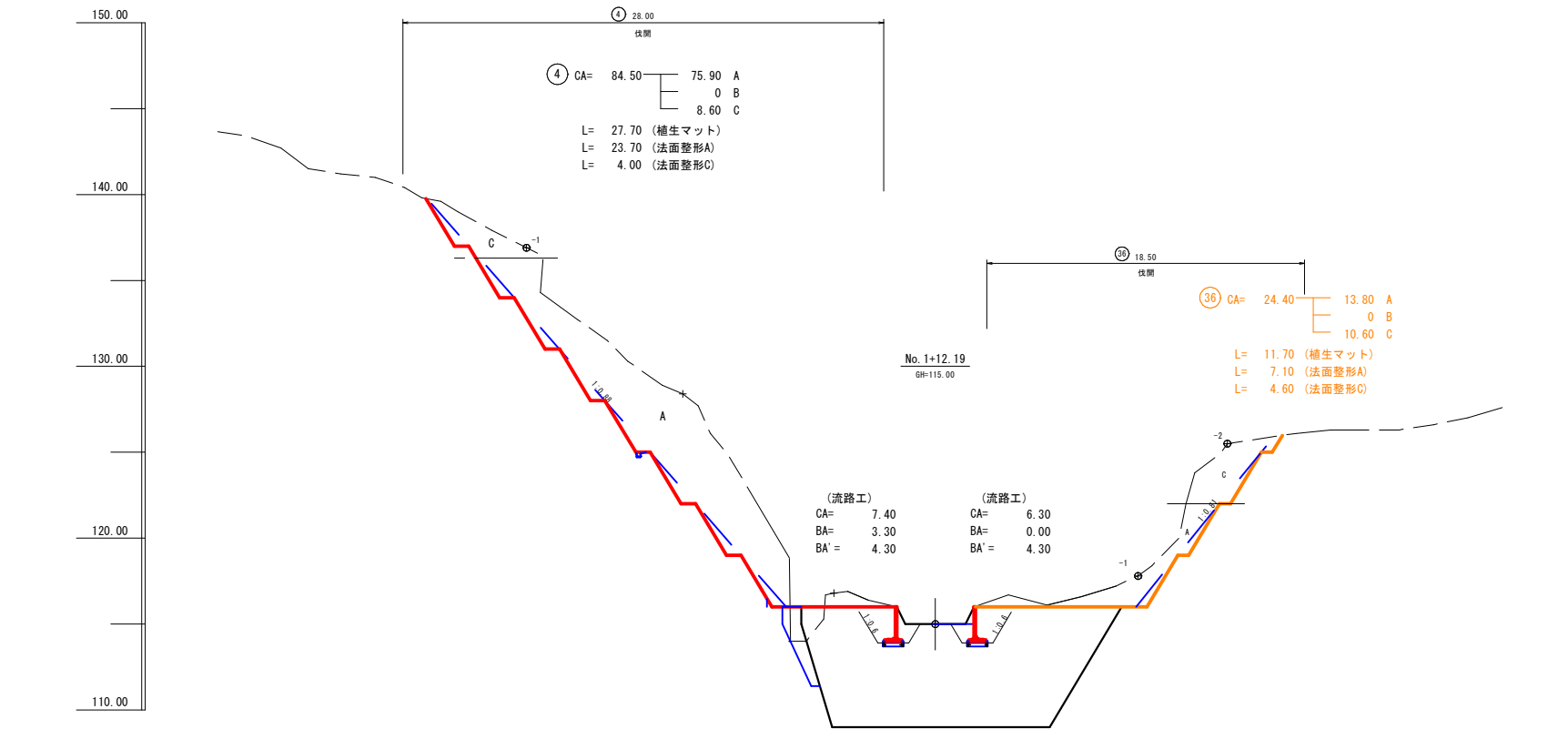
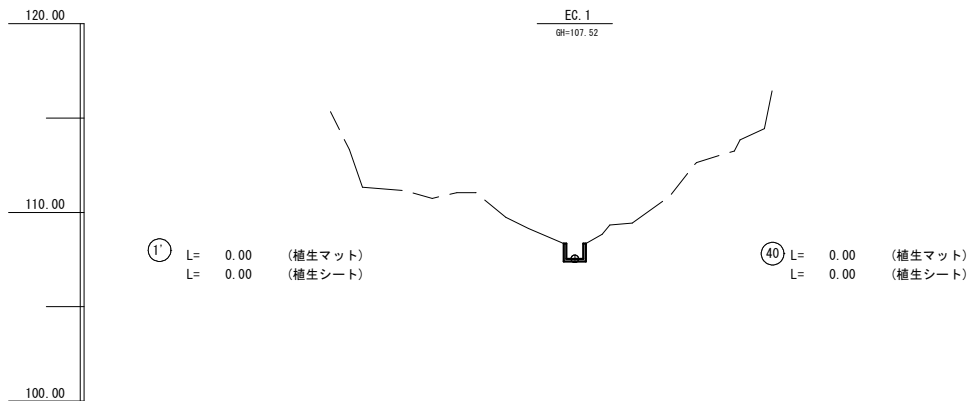
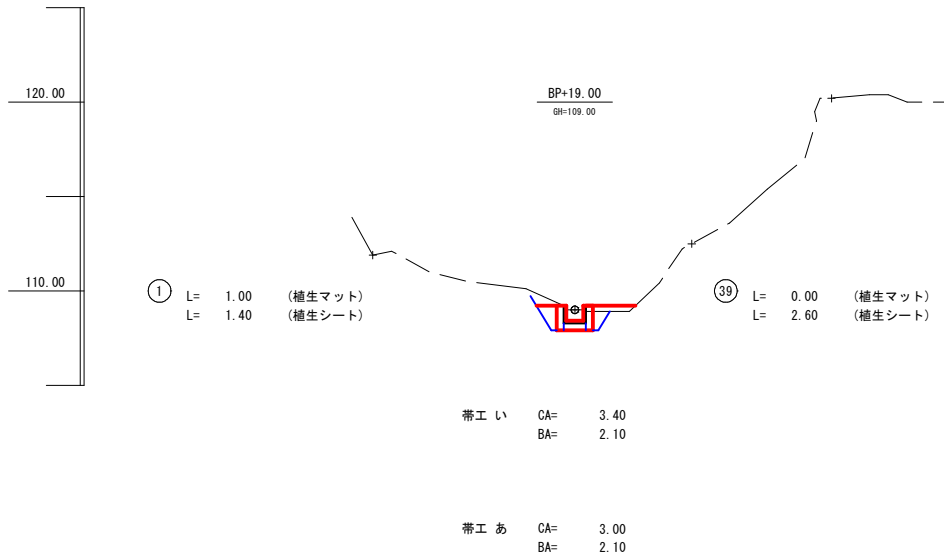
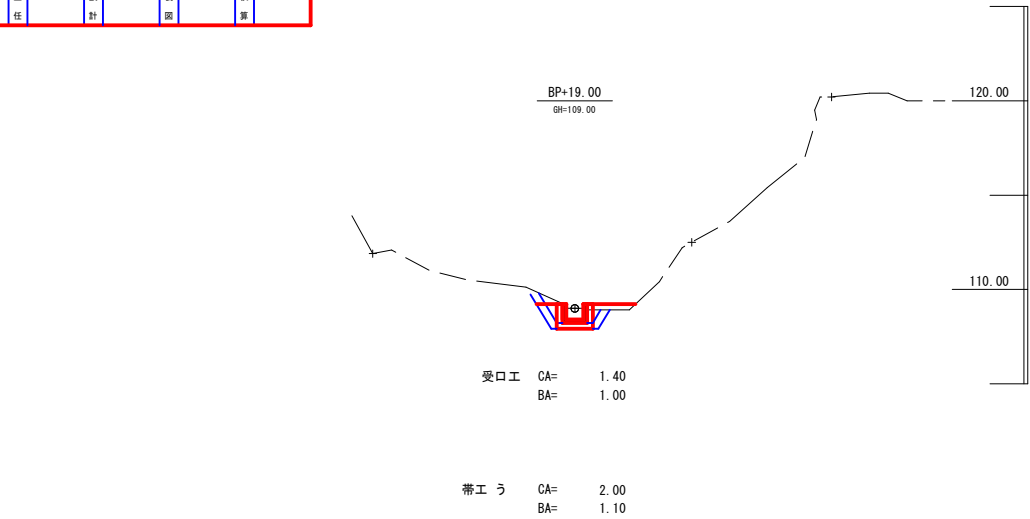
測点	断面積	延長	体積
1+12.19	4.30		
+18.00	2.90	5.80	20.88
2+3.40	4.40	5.50	20.08
計			40.96 m3

No.1コンクリート流路工集計表

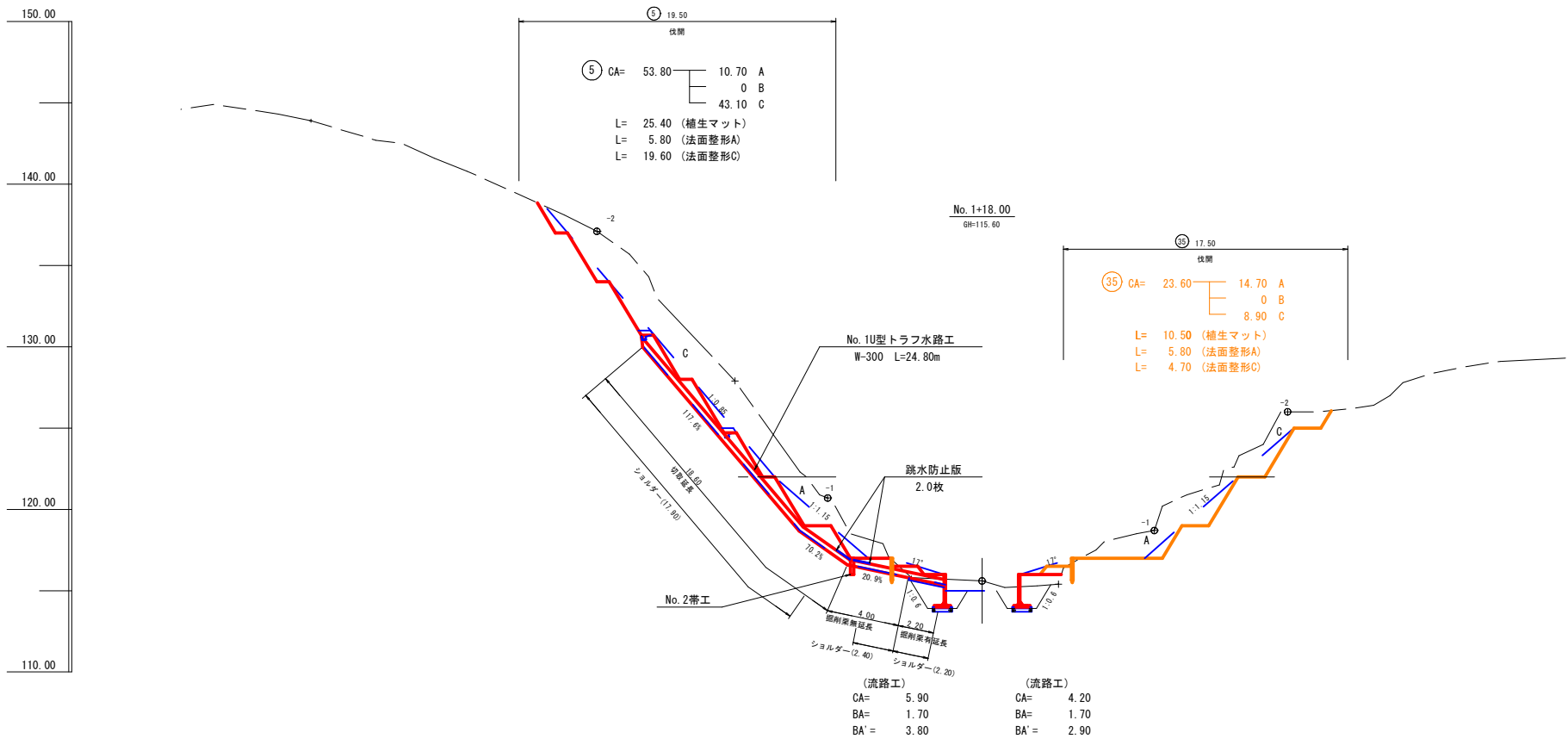
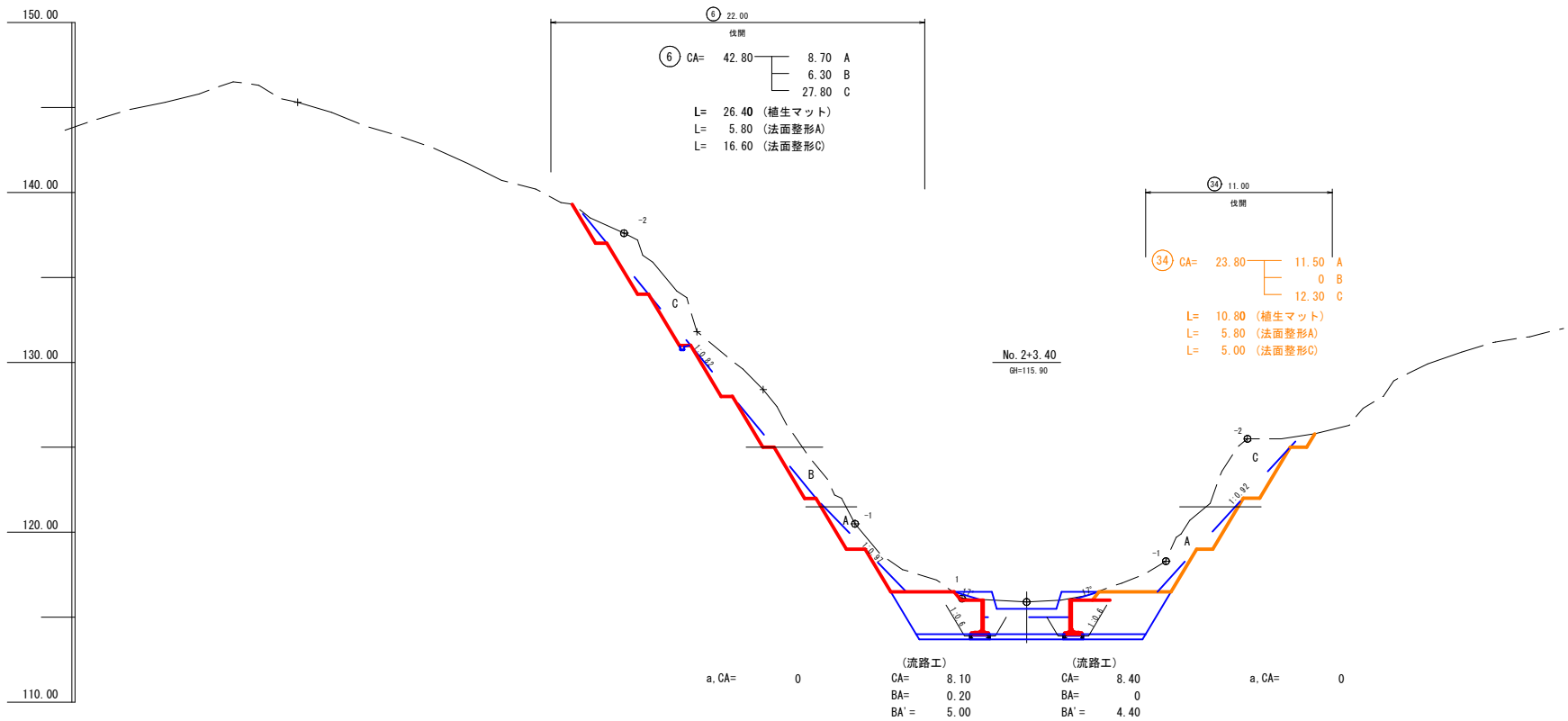
種 別	延 長	L型よう壁 H=2.00m	敷モルタル	基礎 コンクリート	基礎型枠	基礎渠石 径S~15cm	掘 削	盛土転圧	埋戻し	掘削面仕上	フトン管 (0.50×1.20×2.00)	止 杭 (末口径8cm L=1.50m)	摩擦杭 (末口径12cmL=3.00m)	備 考
流路工(右岸)	11.30	11.30	(0.21)	1.28	2.14	12.80	67.23	19.73	47.69	12.80	3.0	6.0	4.0	土質(シラス)
流路工(左岸)	11.30	11.30	(0.21)	1.28	2.14	12.80	57.12	9.61	40.96	12.80			4.0	
計	11.30 m	22.60 m	(0.42) m3	2.56 m3	4.28 m2	25.60 m2	124.35 m3	29.34 m3	88.65 m3	25.60 m2	3.0 枚	6.0 本	8.0 本	

117.99 m3

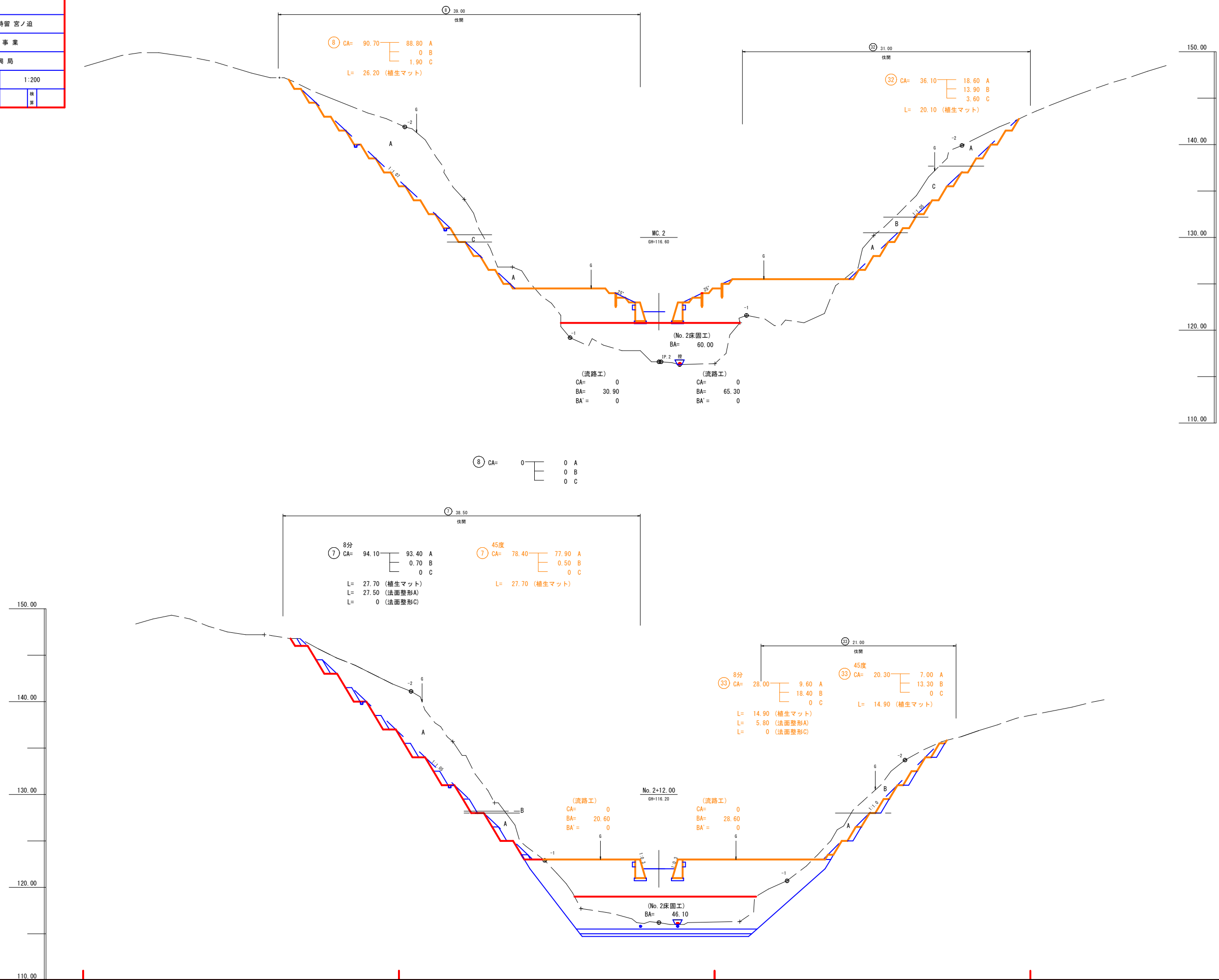
年 度	令和 8 年度				
名 称	横 断 面 図				
施 行 地	鹿児島県 曽於郡大崎町持留 宮ノ迫				
事業細目	林 地 荒 廃 防 止 事 業				
事業所名	大 隅 地 域 振 興 局				
図面番号	全 38 の 23	縮 尺	1:200		
課 長	主 査	主 任	設 計	製 図	検 算



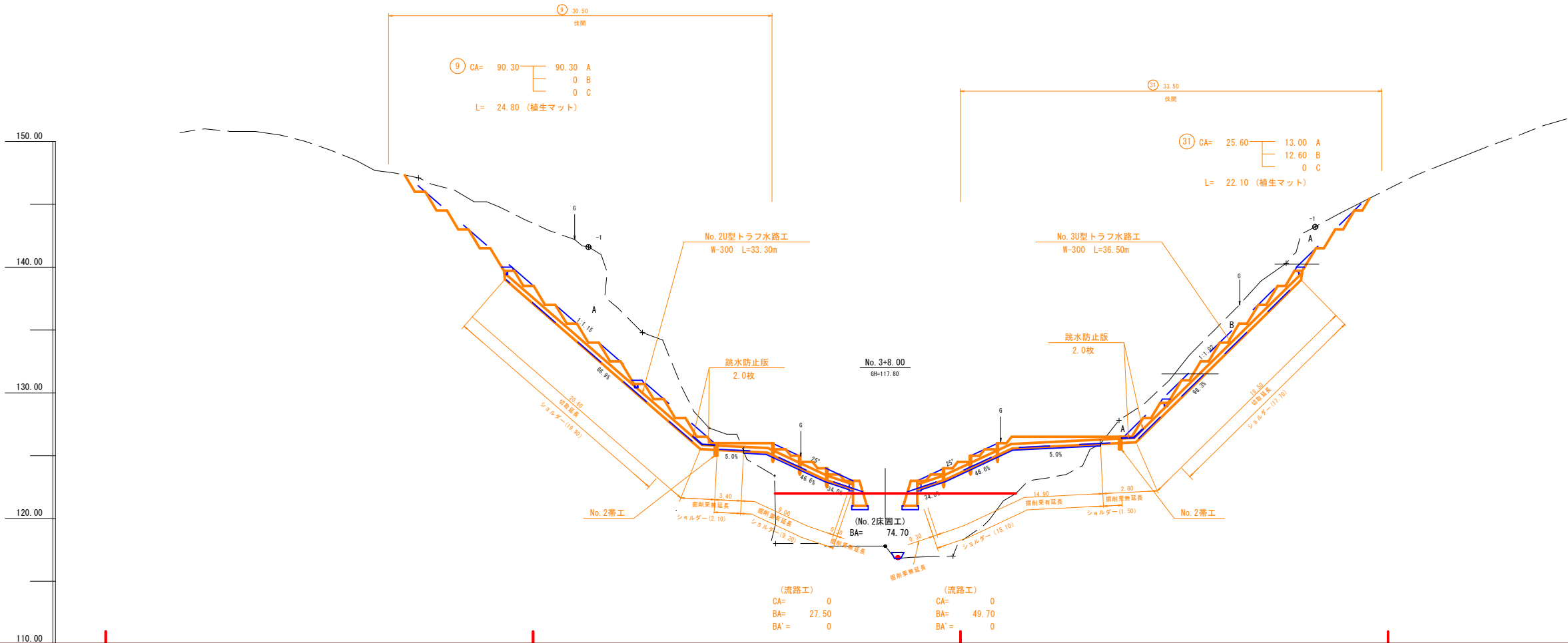
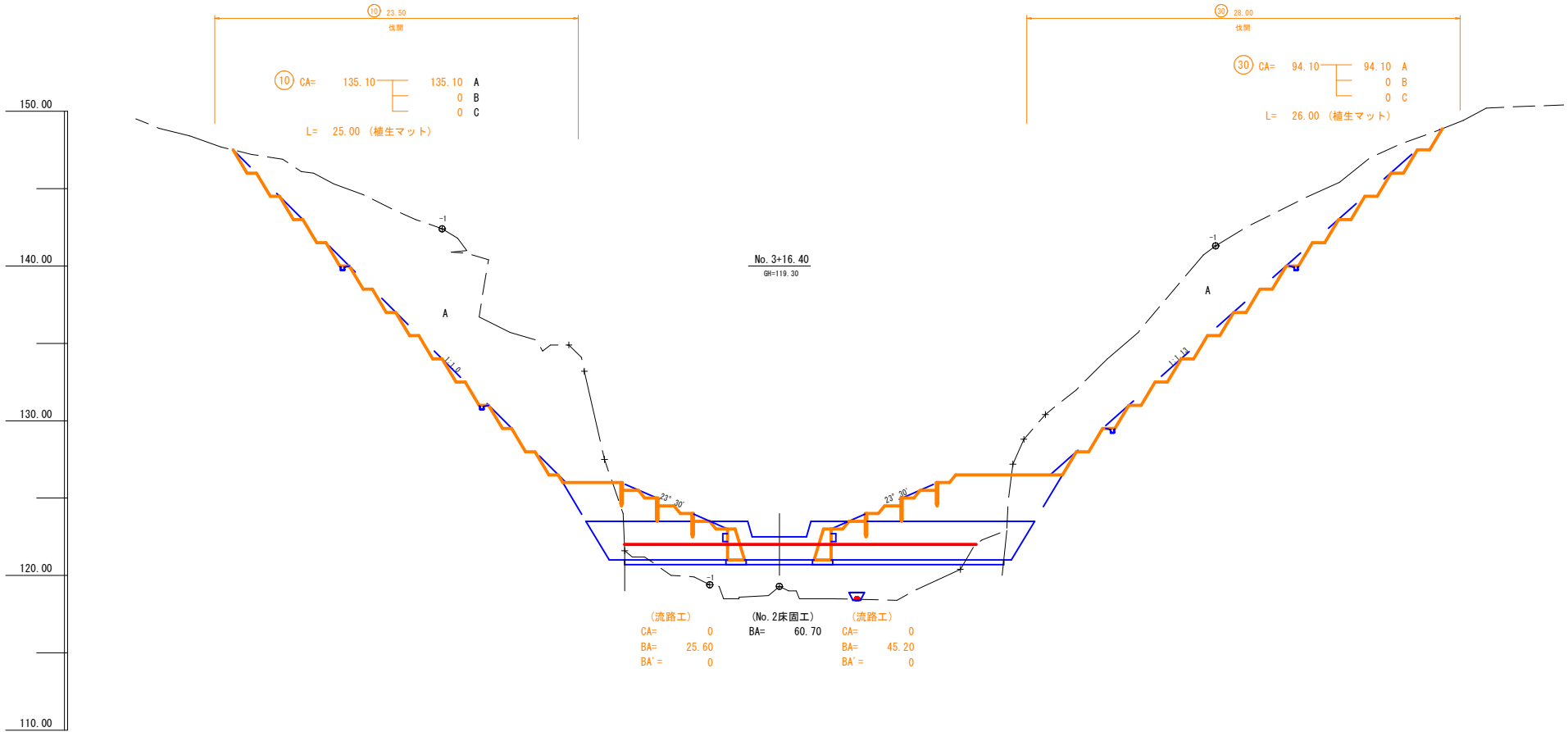
年 度	令和 8 年度					
名 称	横 断 面 図					
施 行 地	鹿児島県 曽於郡大崎町持留 宮ノ迫					
事業細目	林 地 荒 廃 防 止 事 業					
事業所名	大 隅 地 域 振 興 局					
図面番号	全 38 の 24		縮 尺	1:200		
課 長	主 査	主 任	設 計	製 図	検 算	



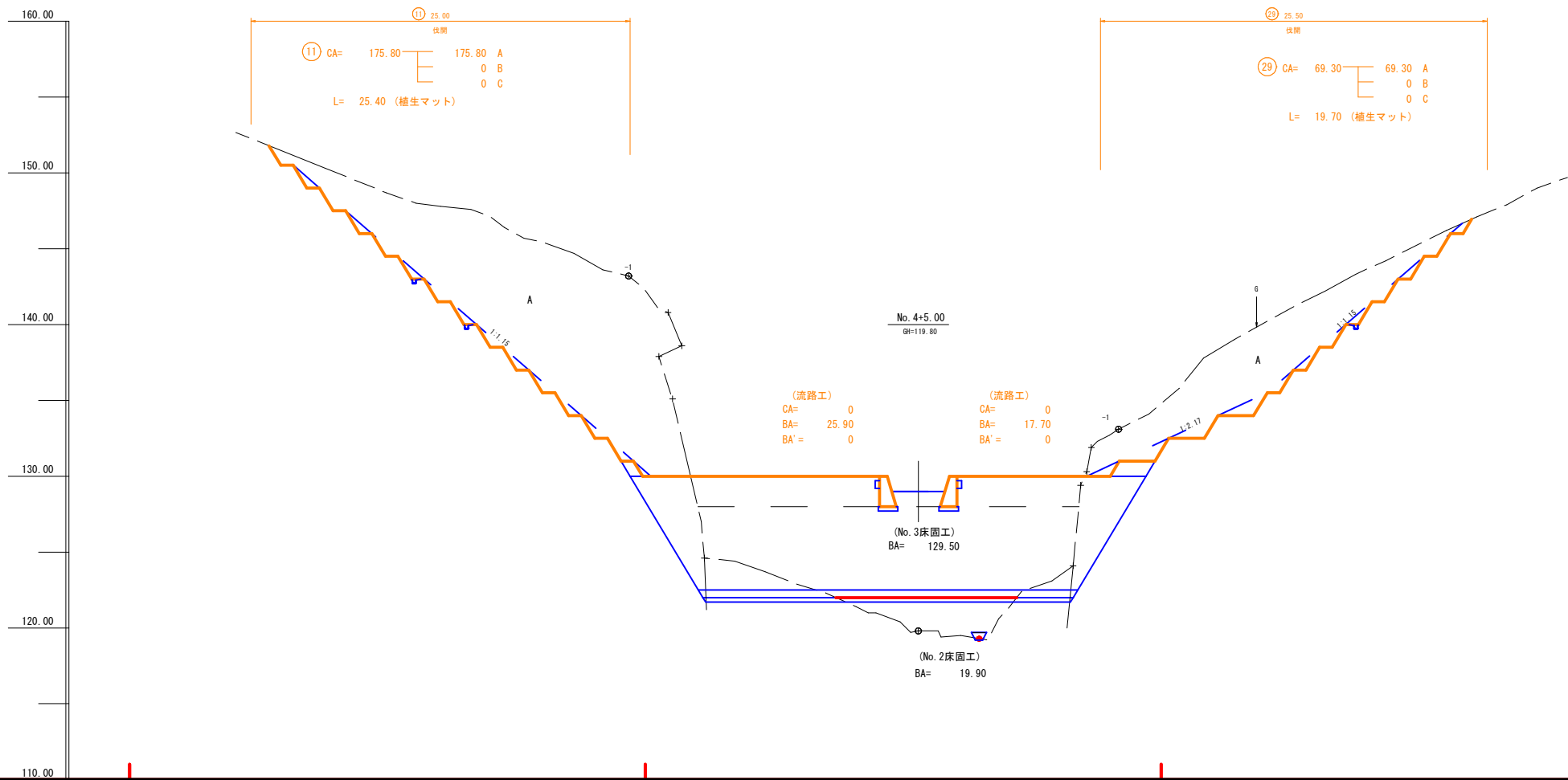
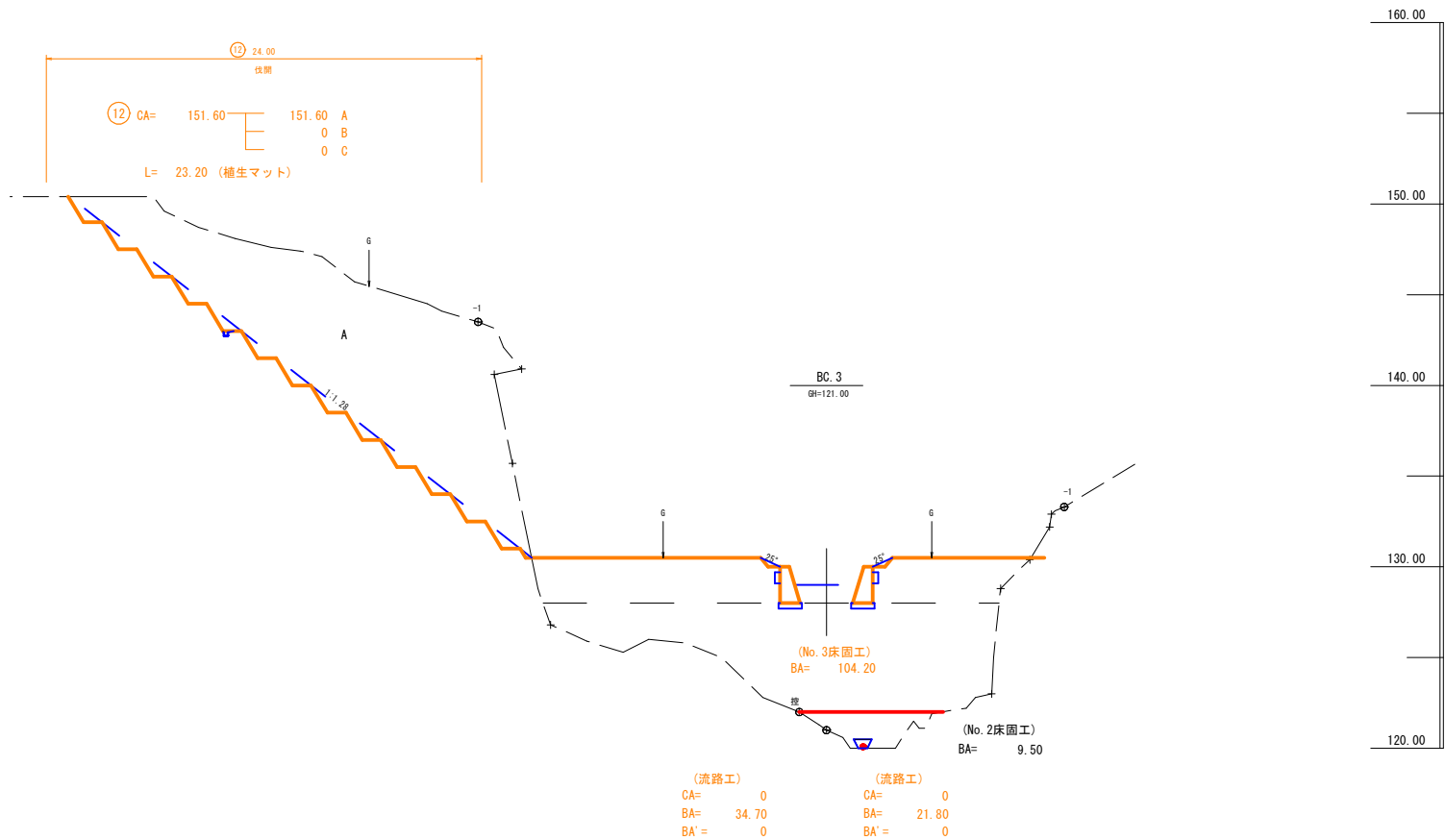
年 度		令和 8 年度						
名 称		横 断 面 図						
施 行 地		鹿児島県 曾於郡大崎町持留 宮ノ迫						
事業細目		林 地 荒 廃 防 止 事 業						
事業所名		大 隅 地 域 振 興 局						
図面番号		全 38 の 25			縮 尺		1:200	
課長		主査		主任		設計		製図
								検算



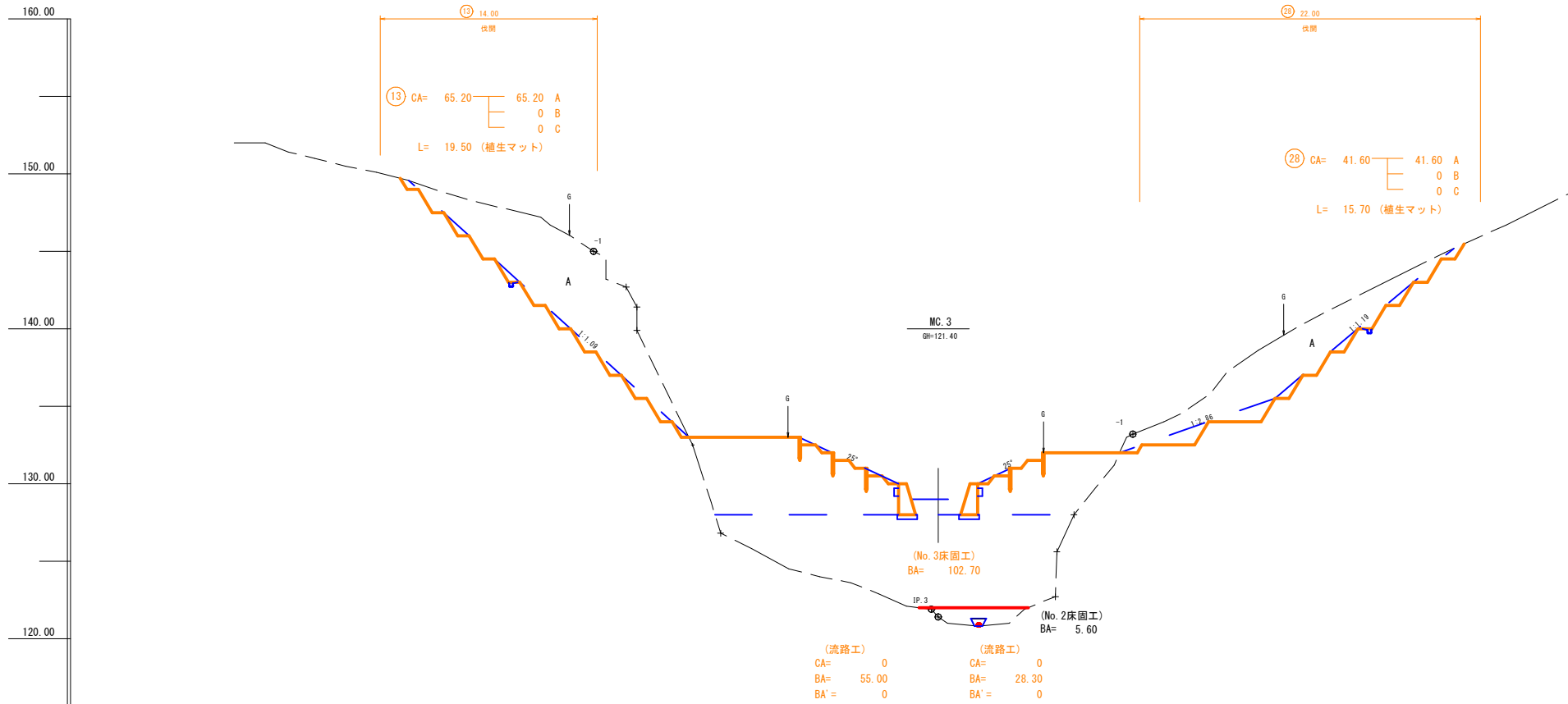
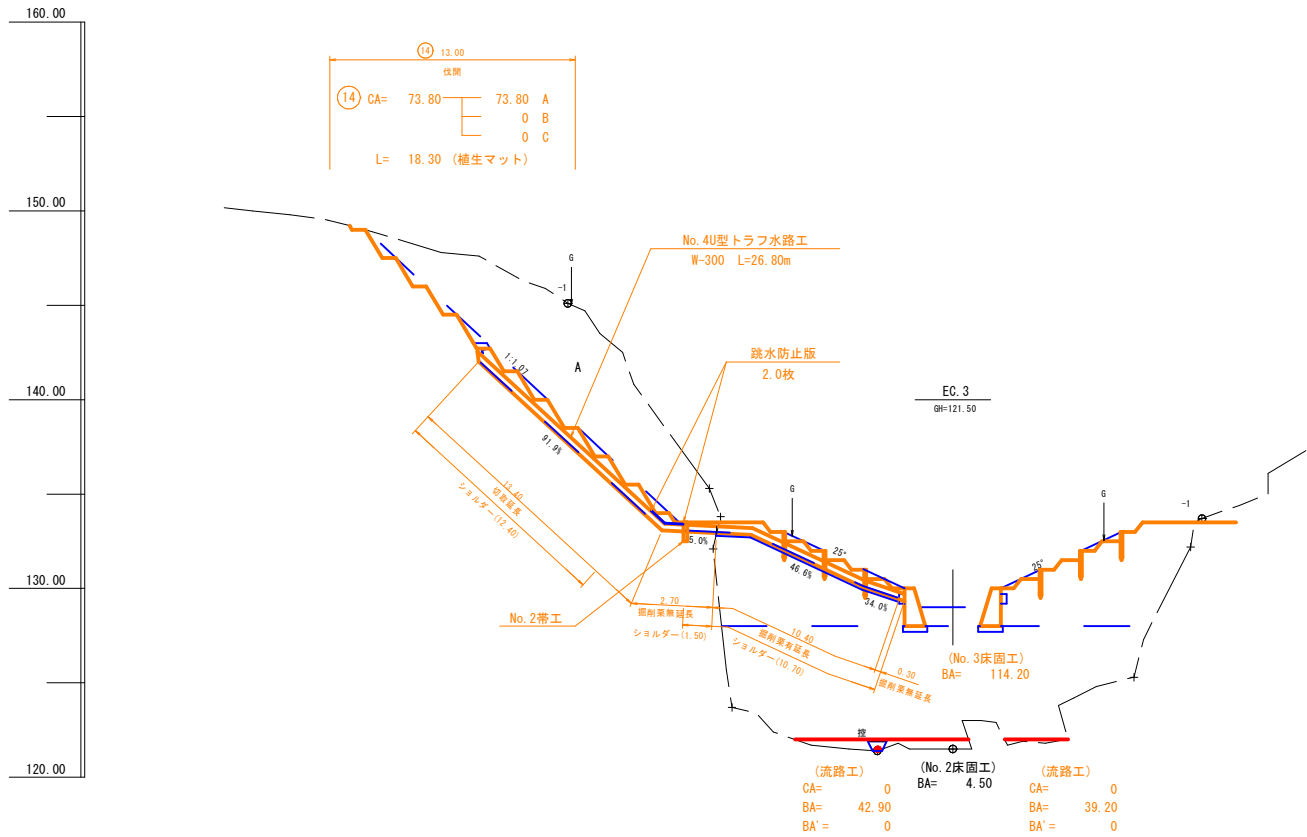
年 度	令和 8 年度					
名 称	横 断 面 図					
施 行 地	鹿児島県 曾於郡大崎町持留 宮ノ迫					
事業細目	林 地 荒 廃 防 止 事 業					
事業所名	大 隅 地 域 振 興 局					
図面番号	全 38 の 26		縮 尺	1:200		
課 長	主 査	主 任	設 計	監 査	検 査	



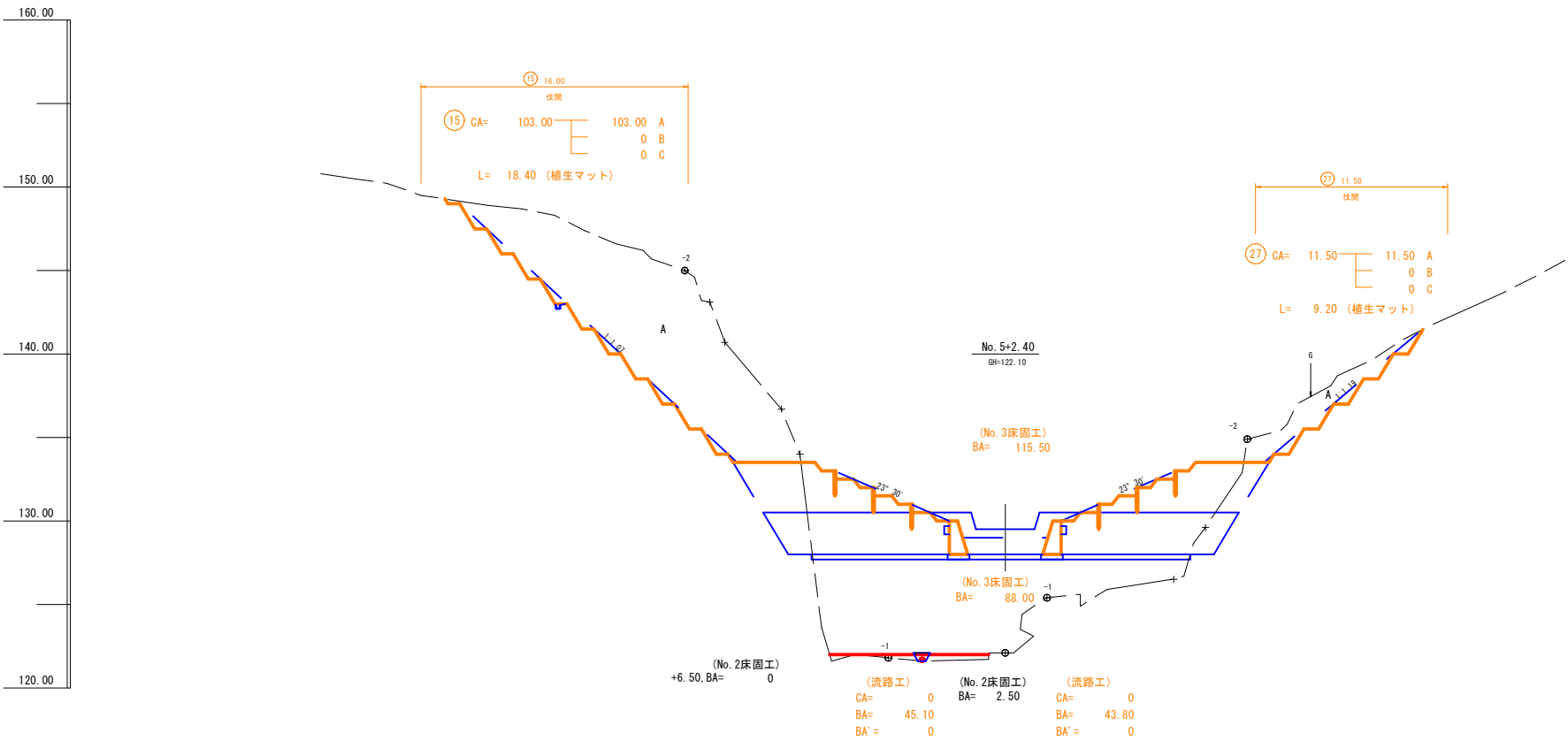
年 度	令和 8 年度					
名 称	横 断 面 図					
施 行 地	鹿児島県 曾於郡大崎町持留 宮ノ迫					
事業細目	林 地 荒 廃 防 止 事 業					
事業所名	大 隅 地 域 振 興 局					
図面番号	全 38 の 27		縮 尺	1:200		
図式	主	主	主	設	製	検
式	査	任	計	図	査	査



年 度	令和 8 年度					
名 称	横 断 面 図					
施 行 地	鹿児島県 曾於郡大崎町持留 宮ノ迫					
事業細目	林 地 荒 廃 防 止 事 業					
事業所名	大 隅 地 域 振 興 局					
図面番号	全 38 の 28		縮 尺		1:200	
設 計	主 査	主 任	設 計	製 図	検 査	



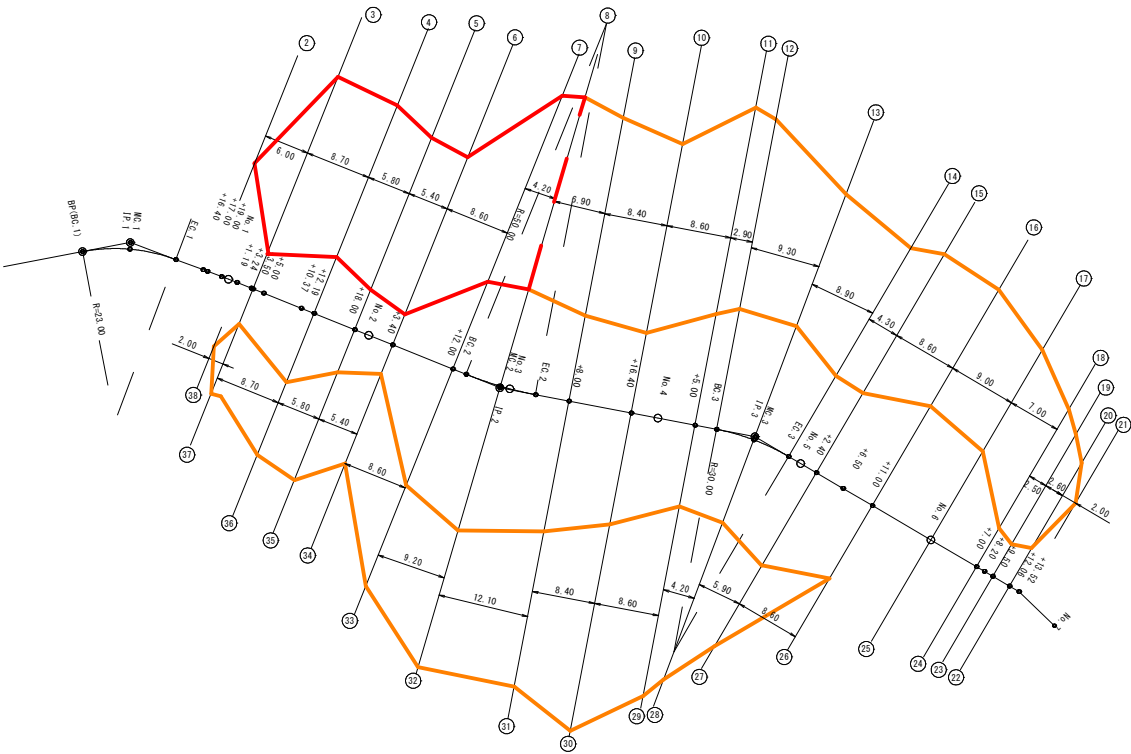
年 度	令和 8 年度						
名 称	横 断 面 図						
施 行 地	鹿児島県 曾於郡大崎町持留 宮ノ迫						
事業細目	林 地 荒 廃 防 止 事 業						
事業所名	大 隅 地 域 振 興 局						
図面番号	全 38 の 29		縮 尺		1:200		
課長		主査		主任		技 師	
						監 理	
						検 算	



年 度	令和 8 年度				
名 称	法 切 工 平 面 図				
施 行 地	鹿児島県 曾於郡大崎町持留 宮ノ迫				
事業細目	林 地 荒 廃 防 止 事 業				
事業所名	大 隅 地 域 振 興 局				
図面番号	全 38 の 30	縮 尺	1:500		
課 長	主 査	主 任	技 術 課 長	技 術 課 主 査	技 術 課 主 任

法 切 工 平 面 図

S=1:500



法切工 (A) 数量計算表

法切工 (B) 数量計算表

法切工 (C) 数量計算表

区分	断面積	延長	体積	断面積	延長	体積	断面積	延長	体積
②	0.00								
③	132.50	6.00	397.50				0.00		
④	75.90	8.70	906.54				8.60	8.70	37.41
⑤	10.70	5.80	251.14	0.00			43.10	5.80	149.93
⑥	8.70	5.40	52.38	6.30	5.40	17.01	27.80	5.40	191.43
⑦	93.40	8.60	439.03	0.70	8.60	30.10	0.00	8.60	119.54
⑧	77.90			0.30			0.00		
⑨	0.00	4.20	196.14	0.00	4.20	1.47	0.00	4.20	0.00
⑩	30.30	0.30	317.30				0.00	0.30	0.30
⑪	135.10	8.40	946.68						
⑫	175.80	8.60	1336.87						
⑬	151.60	2.90	474.73						
⑭	65.00	9.30	1008.12						
⑮	73.80	8.90	618.55						
⑯	103.00	1.30	380.12						
⑰	69.10	8.60	740.03						
⑱	41.20	9.00	496.35	0.00			0.00		
⑲	22.10	7.00	221.55	1.20	7.00	4.20	1.80	7.00	6.30
⑳	17.80	2.50	49.88	4.60	2.50	7.25	1.10	2.50	3.63
㉑	19.60	2.60	48.62	0.00	2.60	5.98	5.70	2.60	8.84
㉒	0.00	2.00	19.60				0.00	2.00	5.70
㉓	0.00		0.00						
㉔	11.50	8.60	49.45						
㉕	41.60	5.90	156.65						
㉖	69.30	4.20	232.89						
㉗	94.10	8.60	702.62	0.00					
㉘	13.00	8.40	449.82	12.60	8.40	52.92	0.00		
㉙	18.60	12.10	191.18	13.90	12.10	160.33	3.60	12.10	21.78
㉚	7.00	9.20	117.76	13.30	9.20	125.12	0.00	9.20	16.56
㉛	9.60		0.00	18.40			0.00		
㉜	11.50	8.60	169.85	0.00	8.60	79.12	12.30	8.60	52.89
㉝	14.70	5.40	70.74				8.90	5.40	57.24
㉞	13.80	5.80	82.65				10.60	5.80	56.55
㉟	22.40	8.70	157.47				0.00	8.70	46.11
㊱	0.00	2.00	22.40						
㊲									
計			2242.73 m3			48.58 m3			498.31 m3
合計									2789.62 m3

法面整形A数量計算表

区分	法長	延長	面積
②	0.00		
③	31.00	6.60	102.30
④	23.70	9.60	262.56
⑤	5.80	6.00	88.50
⑥	5.80	5.40	31.32
⑦	27.50	8.90	148.19
⑧	5.80		
⑨	5.80	9.60	55.68
⑩	5.80	6.20	35.96
⑪	7.10	5.90	38.06
⑫	8.20	8.70	66.56
⑬	6.80	2.80	6.20
計			632.87 m2

(延長は山腹平面図参照)

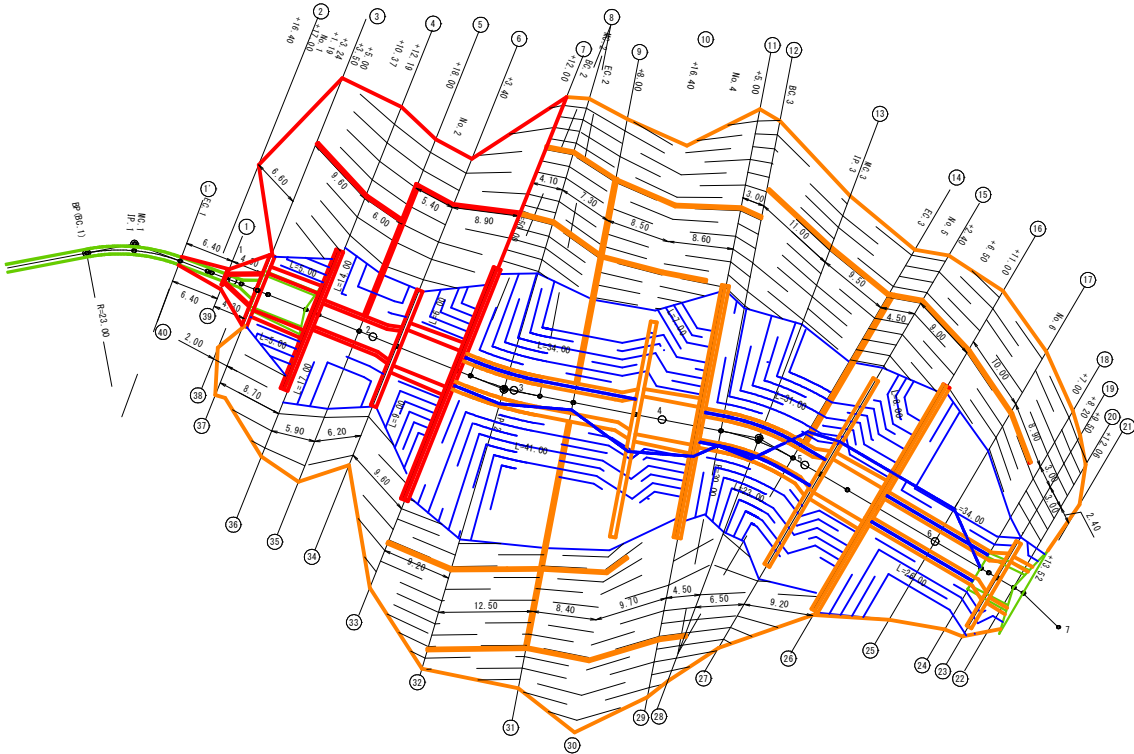
法面整形C数量計算表

区分	法長	延長	面積
③	0.00		
④	4.00	9.60	19.20
⑤	19.60	6.00	70.80
⑥	16.60	5.40	97.74
⑦	0.00	8.90	73.87
⑧	0.00		
⑨	5.00	9.60	24.00
⑩	4.70	6.20	30.07
⑪	4.60	5.90	27.44
⑫	6.80	8.70	26.61
計			261.61 m2

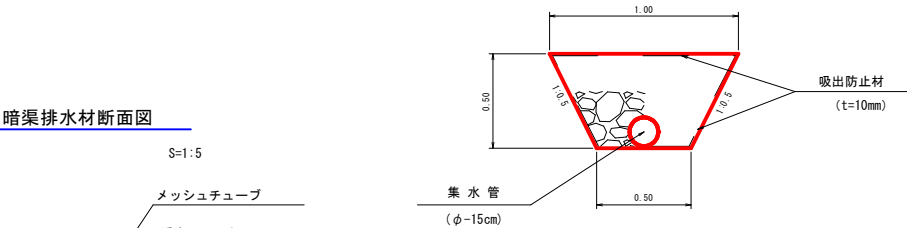
(延長は山腹平面図参照)

年 度	令和 8 年度						
名 称	山腹工平面図 山腹工施工定規図						
施行 地	鹿児島県 曾於郡大崎町持留 宮ノ迫						
事業細目	林地 荒廃 防止 事業						
事業所名	大隅地域振興局						
図面番号	全 38 の 31	縮 尺	図 示				
課 長	主 査	主 査	技 士	技 士	技 士	技 士	技 士

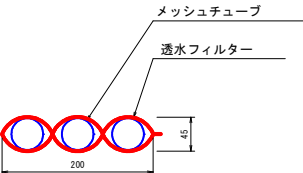
山 腹 工 平 面 図
S=1:500



集水管暗渠工
S=1:20



暗渠排水材断面図
S=1:5



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 0.35m ³)	3.75 m ³
棄 石 (フィルター材)	3.57 m ³
吸出防止材 (t = 10mm)	26.18 m ²
掘削面仕上	16.18 m ²

植生盤伏工 (植生マット) 数量計算表 (H=3.00m)			
区分	法長	延長	面積
①	0.00		
①	1.00	6.40	3.20
③	0.00	4.30	2.15
計			5.35 m ²
			≒ 5.00 m ²

植生盤伏工 (植生シート) 数量計算表 (H=3.00m)			
区分	法長	延長	面積
①	0.00		
①	1.40	6.40	4.48
③	6.80	4.30	17.63
③7	0.00		
③9	2.60	4.30	5.59
④0	0.00	6.40	8.32
計			18.39 m ²
			≒ 18.00 m ²

植生盤伏工 (植生マット) 数量計算表 (H=3.00m)			
区分	法長	延長	面積
②	0.00		
③	31.00	6.60	102.30
④	27.70	9.60	281.76
⑤	25.40	6.00	159.30
⑥	26.40	5.40	139.86
⑦	27.70	8.90	240.75
③3	14.50		
③4	10.80	9.60	123.36
③5	10.50	8.20	66.03
③6	11.70	5.00	65.49
③7	8.20	8.70	86.57
③8	0.00	2.00	0.20
計			923.97 m ²
			≒ 923.00 m ²

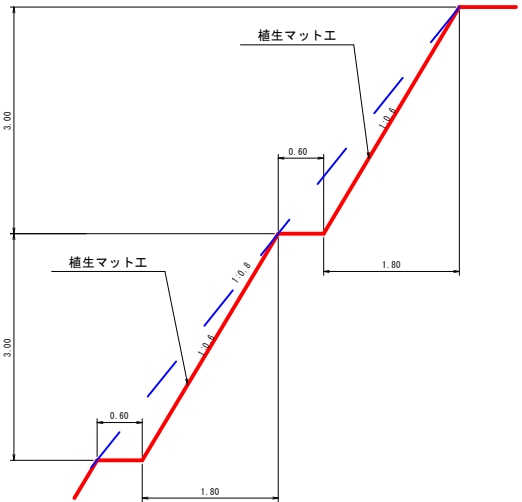
山腹工数量

植生盤伏工 (植生マット)	5.00 + 923.00	=	928.00 m ²
植生盤伏工 (植生シート)	18.00 m ²		
集水管暗渠工 (φ-15cm)	80.00 m		
暗渠排水材	φ-4cm×3連 t=45mm w=200mm 14.00×1.0	=	14.00 m (詳細縦断面図参照)

3.00m階段標準図

S=1:50

断 面 図

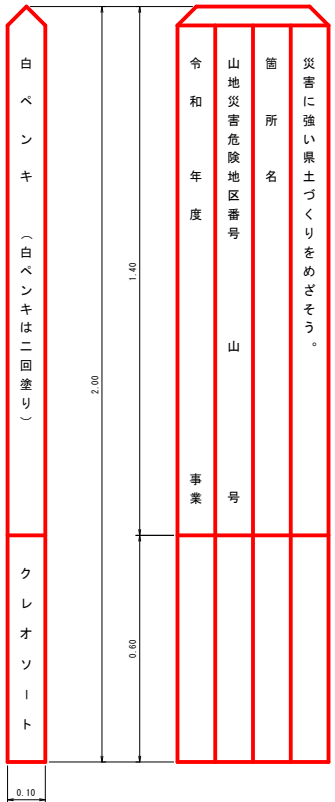


標 柱

S=1:10

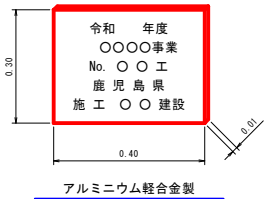
断 面 図

展 開 図



堤 名 板

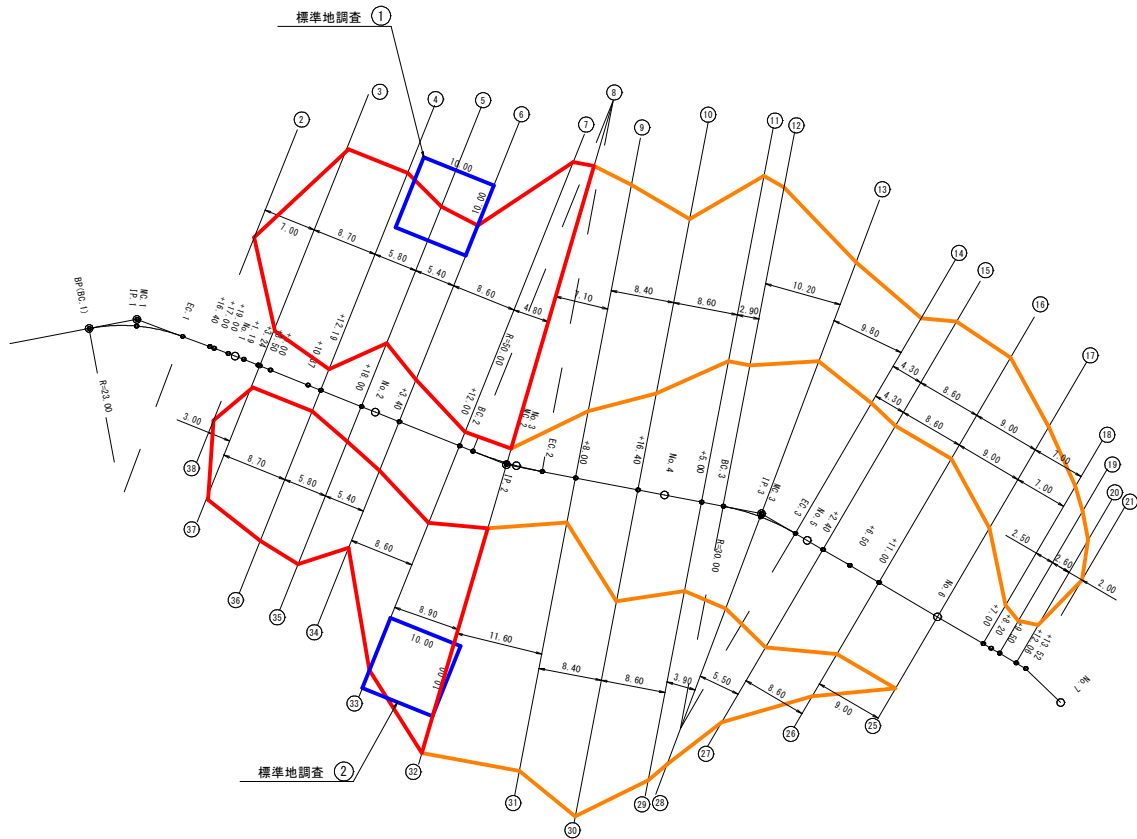
S=1:10



年 度	令和 8 年度					
名 称	伐 開 平 面 図					
施 行 地	鹿児島県 曽於郡大崎町持留 宮ノ迫					
事業細目	林 地 荒 廃 防 止 事 業					
事業所名	大 隅 地 域 振 興 局					
図面番号	全 38 の 32	縮 尺	1:500			
課 長	主 査	主 任	設 計	製 図	検 算	

伐 開 平 面 図

S=1:500



伐開数量計算表

区分	幅	延長	面積
②	0.00		
③	20.00	7.00	70.00
④	28.00	8.70	208.80
⑤	19.50	5.80	137.75
⑥	22.00	5.40	112.05
⑦	38.50	8.60	260.15
⑧	39.00	4.80	186.00
⑨	30.30	7.10	246.73
⑩	23.50	8.40	226.80
⑪	25.00	8.60	208.55
⑫	24.00	2.90	71.05
⑬	14.00	10.20	193.80
⑭	13.00	9.80	132.30
⑮	16.00	4.30	62.35
⑯	15.50	8.60	135.45
⑰	11.50	9.00	121.50
⑱	8.50	7.00	70.00
⑲	5.50	2.50	17.50
⑳	8.00	2.60	17.55
㉑	0.00	2.00	8.00
㉒	0.00		
㉓	6.50	9.00	29.25
㉔	11.50	8.60	77.40
㉕	22.00	5.50	92.13
㉖	25.50	3.90	92.63
㉗	28.00	8.60	230.05
㉘	33.30	6.40	236.30
㉙	31.00	11.60	374.10
㉚	21.00	8.90	231.40
㉛	11.00	8.60	137.60
㉜	17.50	5.40	76.95
㉝	18.50	5.80	104.40
㉞	16.00	8.70	150.08
㉟	0.00	3.00	24.00
計			1699.18 m2

右岸側 小計 974.75

左岸側 小計 724.43

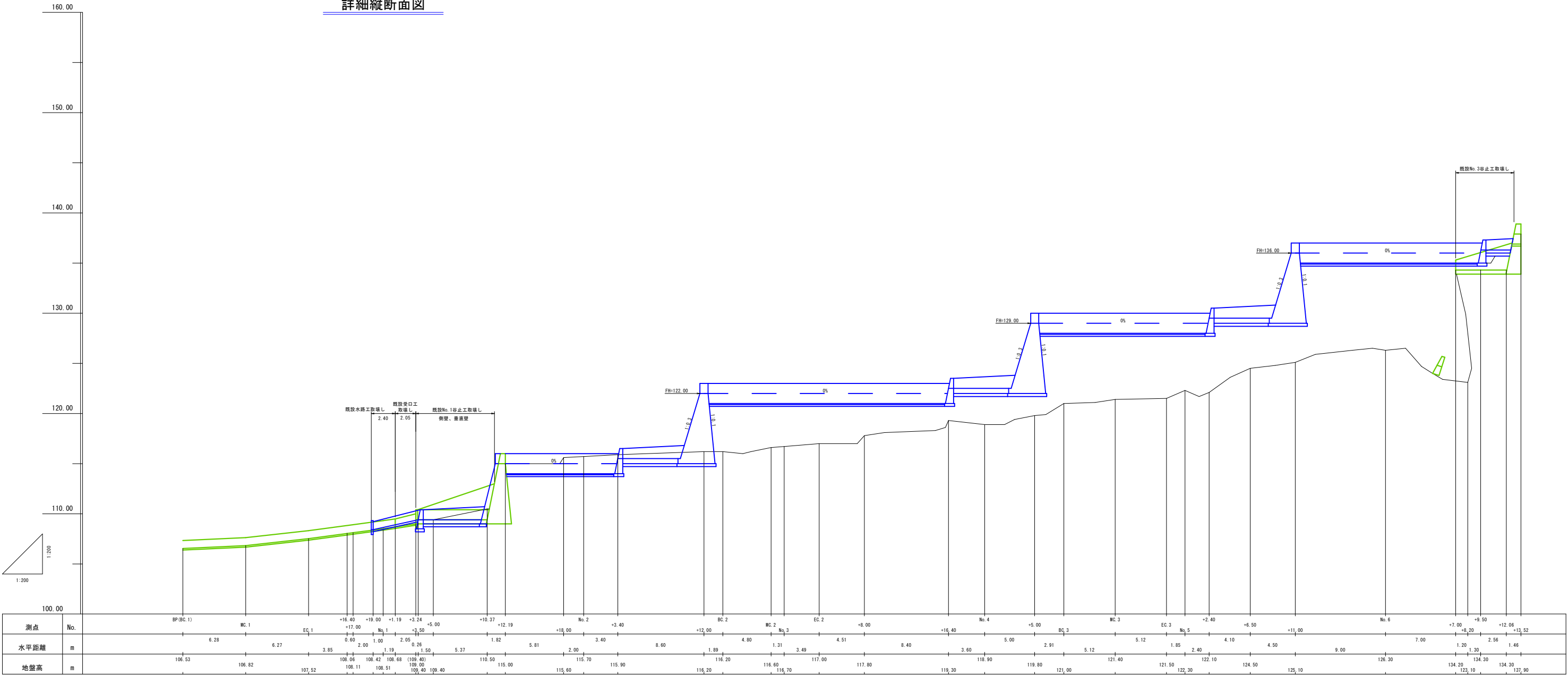
土 量 集 計 表

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		
No.1コンクリート床固工	238.24	76.20	84.67	153.57	
		0.99	1.10	-1.10	土のう間詰
No.1帯 工	2.18	1.38	1.53	0.65	
受 口 工	6.00	3.84	4.27	1.73	
No.2コンクリート床固工	524.19	2315.35	2572.61	-2048.42	
No.1コンクリート流路工	124.35	117.99	131.10	-6.75	
No.1U型トラフ水路工	9.67	4.07	4.52	5.15	
No.5U型トラフ水路工	3.48	0.87	0.97	2.51	
法 切 工	2789.62			2789.62	
既 設 取 壊 し	30.24			30.24	盛土内へ
仮 設 道	501.62			501.62	
計	4229.59	2520.69	2800.77	1428.82	

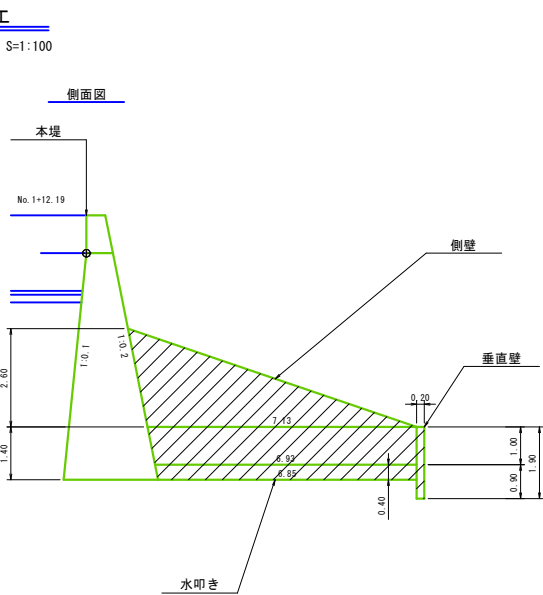
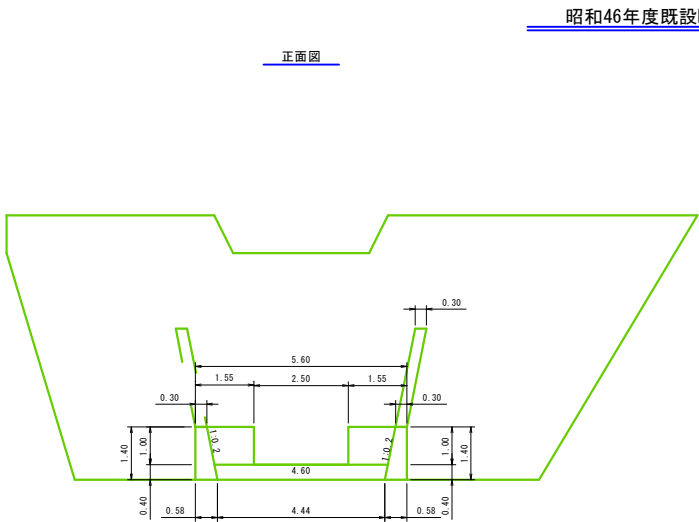
積 込 み	1428.82 m3	
仮 置 き	1428.82 m3	
伐 開	1699.18+303.75 (本体工事)(仮設道)	= 2002.93 m2

年 度	令和 8 年度					
名 称	取壊し詳細縦断面図					
施 行 地	鹿児島県 曽於郡大崎町持留 宮ノ迫					
事業細目	林 地 荒 廃 防 止 事 業					
事業所名	大 隅 地 域 振 興 局					
図面番号	全 38 の 33		縮 尺	1:200		
課長	主査	主任	設計	装 罫	検 算	

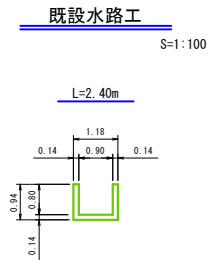
既設取壊し
詳細縦断面図



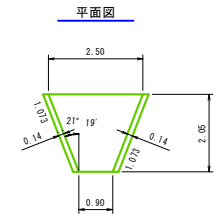
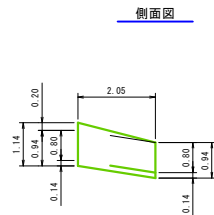
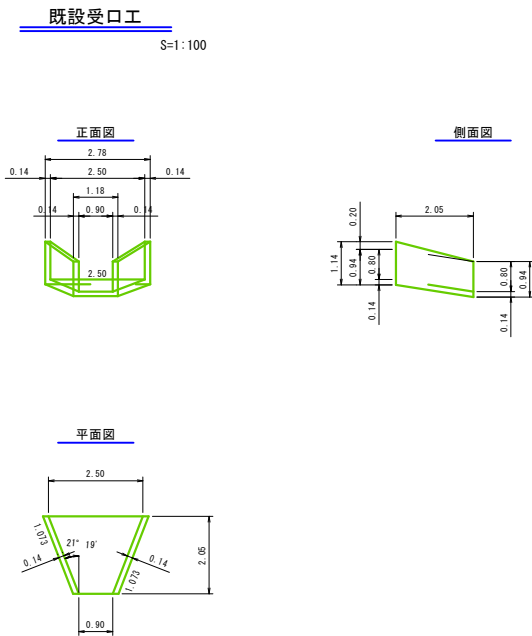
年 度	令和 8 年度						
名 称	取壊し図						
施 行 地	鹿児島県 曽於郡大崎町持留 宮ノ迫						
事業細目	林 地 荒 廃 防 止 事 業						
事業所名	大 隅 地 域 振 興 局						
図面番号	全 38 の 34		縮 尺		1:100		
課長	主査	主任	設計	製図	核算		



数量計算			
側壁	$1.40 \div 6 \times \{(2 \times 6.85 + 7.13) \times 0.58 + (6.85 + 2 \times 7.13) \times 0.30\} \times 2.0$	=	8.59
	$7.13 \times 2.60 \div 2 \times 0.30 \times 2.0$	=	5.56
水叩き	$1 \div 6 \times 0.40 \times 6.85 \times (4.44 + 4.44 + 4.60)$	=	6.16
	$1 \div 6 \times 0.40 \times 6.93 \times (4.44 + 4.60 + 4.60)$	=	6.30
垂直壁	$(1.90 \times 5.60 - 1.00 \times 2.50) \times 0.20$	=	1.63
計			28.24 m3



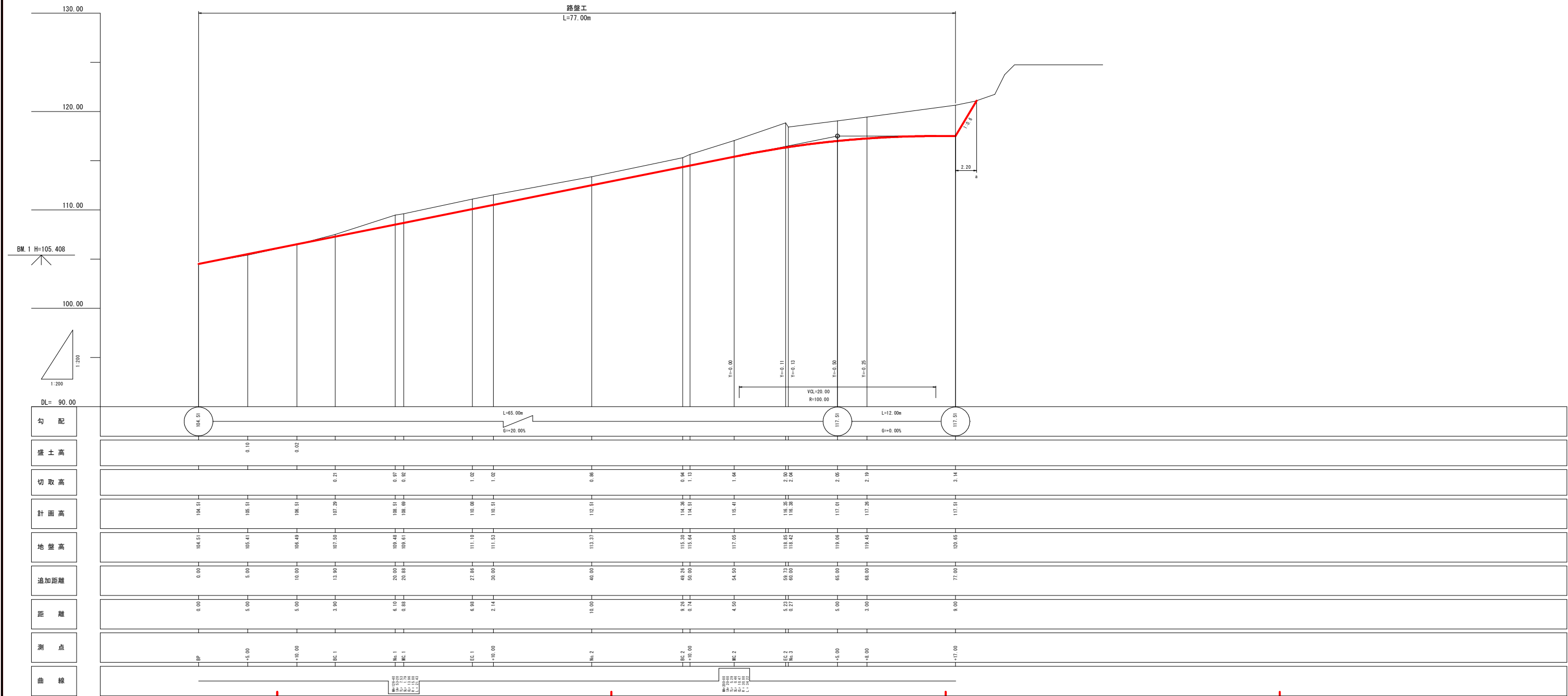
数量計算			
水路工	$(1.18 \times 0.94 - 0.90 \times 0.80) \times 2.40$	=	0.93 m3



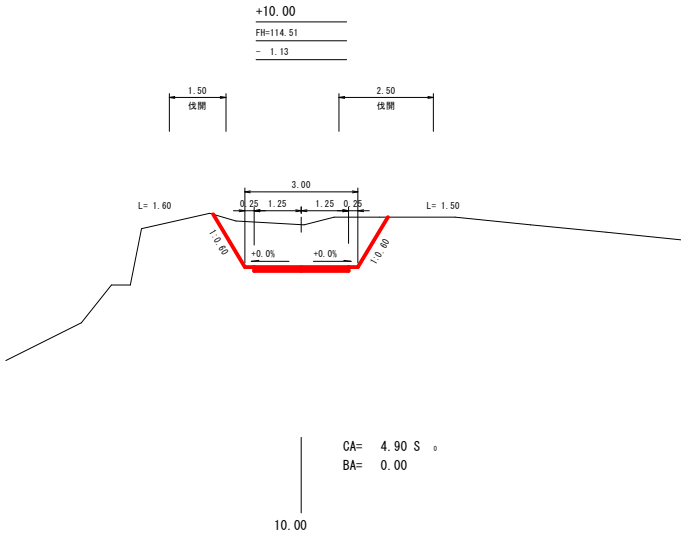
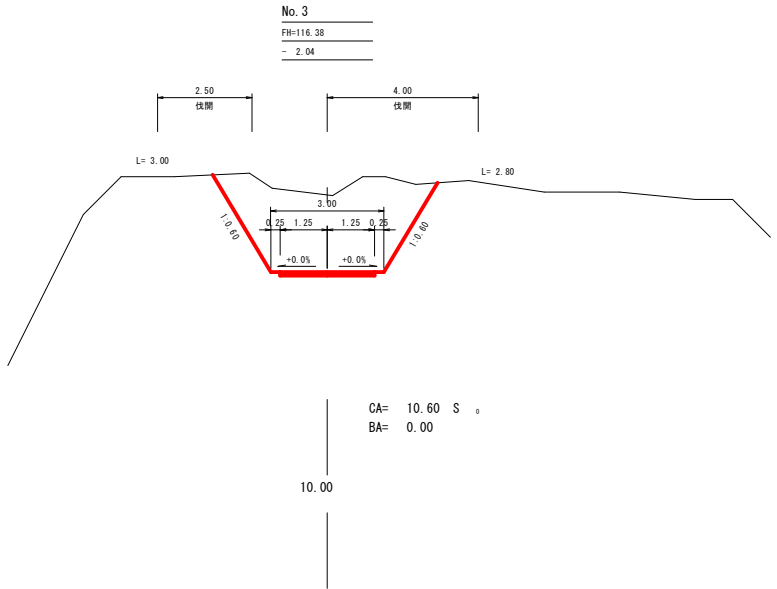
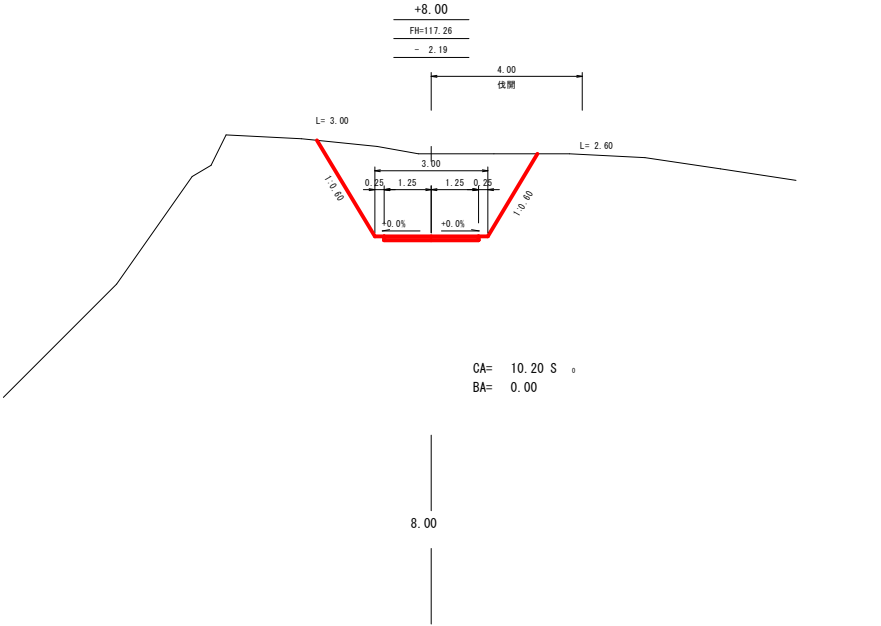
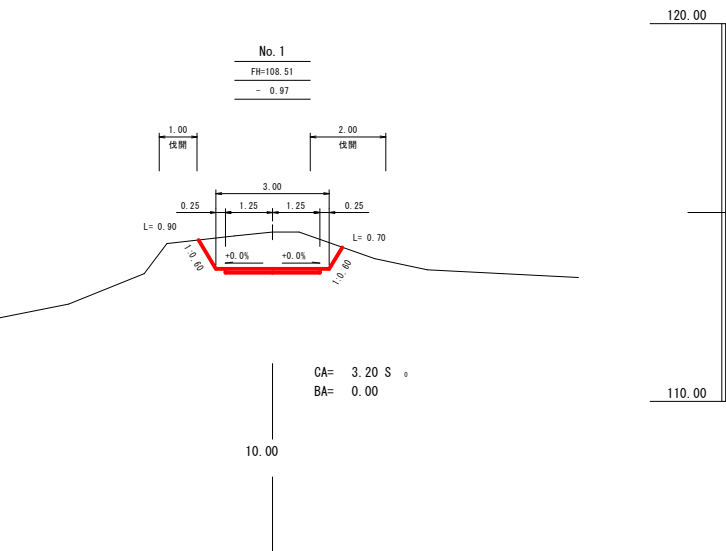
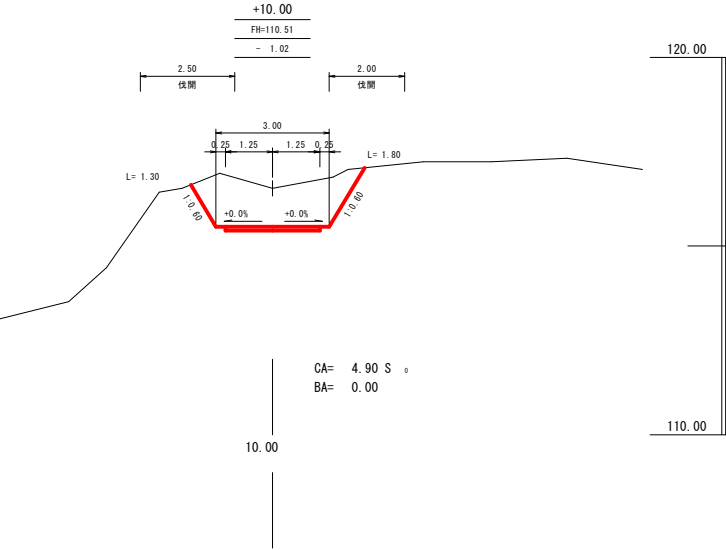
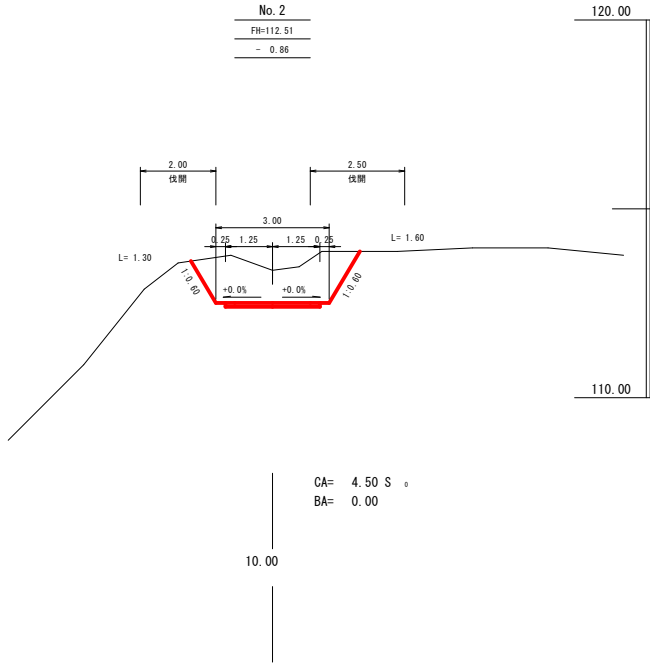
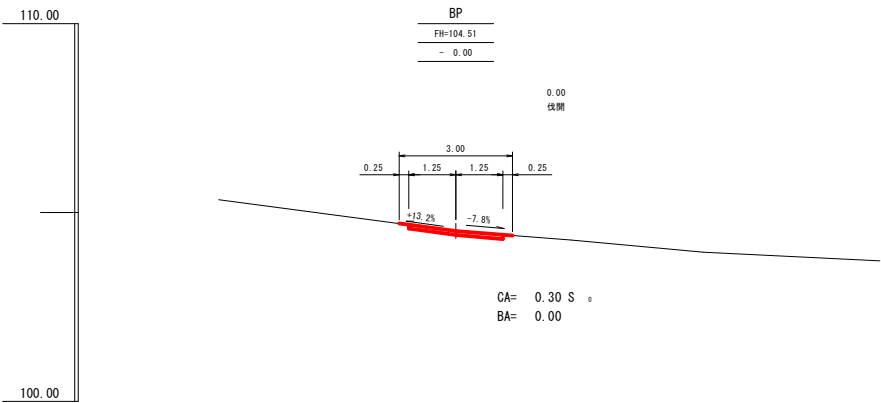
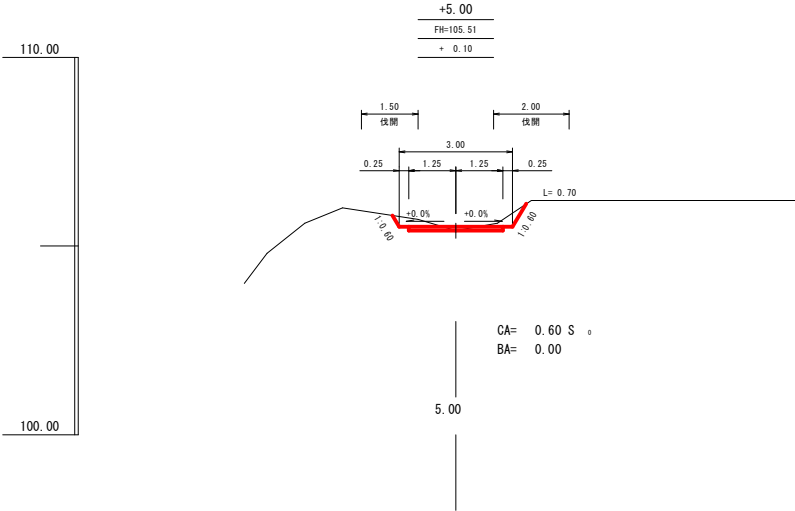
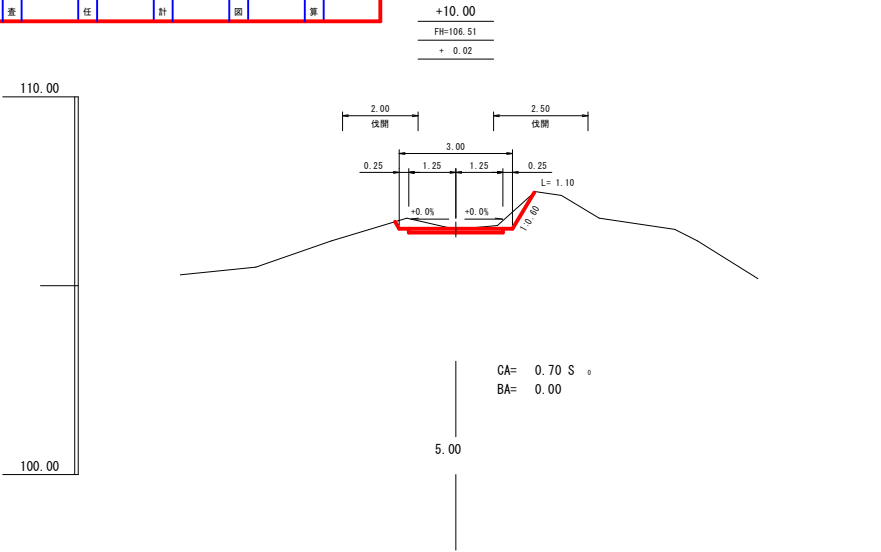
数量計算			
受口工	$0.94 \times 2.05 \times 0.14 \times 1.073 \times 2.0$	=	0.58
	$(0.90 + 2.50) \div 2 \times 2.05 \times 0.14$	=	0.49
計			1.07 m3

取壊し合計	$28.24 + 0.93 + 1.07$	=	30.24 m3
-------	-----------------------	---	----------

年 度	令和 8 年度					
名 称	仮設道詳細縦断面図					
施 行 地	鹿児島県 曾於郡大崎町持留 宮ノ迫					
事業細目	林 地 荒 廃 防 止 事 業					
事業所名	大 隅 地 域 振 興 局					
図面番号	全 38 の 36	縮 尺	1:200			
課長	主任	主査	主任	設計	装 罫	検 算



年 度	令和 8 年度					
名 称	仮設道横断面図					
施 行 地	鹿児島県 曽於郡大崎町持留 宮ノ迫					
事業細目	林地荒廃防止事業					
事業所名	大隅地域振興局					
図面番号	全 38 の 37	縮 尺	1:100			
課 長	主 査	主 任	設 計	製 図	検 算	



年 度	令和 8 年度				
名 称	仮設道横断面図、数量計算表、曲線設定図				
施 行 地	鹿児島県 曽於郡大崎町持留 宮ノ迫				
事業細目	林 地 荒 廃 防 止 事 業				
事業所名	大 隅 地 域 振 興 局				
図面番号	全 38 の 38	縮 尺	1:50 1:100		
課長	主査	主任	設計	製図	核算

切土数量計算表

測点	断面積	延長	休積
BP	0.30		
+5.00	0.60	5.00	2.25
+10.00	0.70	5.00	3.25
No.1	3.20	10.00	19.50
+10.00	4.90	10.00	40.50
No.2	4.50	10.00	47.00
+10.00	4.90	10.00	47.00
No.3	10.60	10.00	77.50
+8.00	10.20	8.00	83.20
+17.00	24.20	9.00	154.80
a	0.00	2.20	26.62
計			501.62 m3
備 考	土質 シラス 切土勾配:6分		

※延長はセンター距離

路盤工数量計算表

測点	幅	延長	面 積
BP	2.50		
+5.00	2.50	5.00	12.50
+10.00	2.50	5.00	12.50
No.1	2.50	10.00	25.00
+10.00	2.50	10.00	25.00
No.2	2.50	10.00	25.00
+10.00	2.50	10.00	25.00
No.3	2.50	10.00	25.00
+8.00	2.50	8.00	20.00
+17.00	2.50	9.00	22.50
計			192.50 m2

※延長はセンター距離

伐開数量計算表

測点	幅	延長	面 積
BP	0.00		
+5.00	3.50	5.00	8.75
+10.00	4.50	5.00	20.00
No.1	3.00	10.00	37.50
+10.00	4.50	10.00	37.50
No.2	4.50	10.00	45.00
+10.00	4.00	10.00	42.50
No.3	6.50	10.00	52.50
+8.00	4.00	8.00	42.00
+17.00	0.00	9.00	18.00
計			303.75 m2

※延長はセンター距離

法面整形数量計算表

右法面				左法面		
測点	法長	延長	面積	法長	延長	面積
BP	0.00					
+5.00	0.70	5.00	1.75			
+10.00	1.10	5.00	4.50	0.00		
No.1	0.70	10.00	9.00	0.90	10.00	4.50
+10.00	1.80	10.00	12.50	1.30	10.00	11.00
No.2	1.60	10.00	17.00	1.30	10.00	13.00
+10.00	1.50	10.00	15.50	1.60	10.00	14.50
No.3	2.80	10.00	21.50	3.00	10.00	23.00
+8.00	2.60	8.00	21.60	3.00	8.00	24.00
+17.00	4.00	9.00	29.70	0.00	9.00	13.50
小 計			133.05 m2			103.50 m2
合 計						236.55 m2

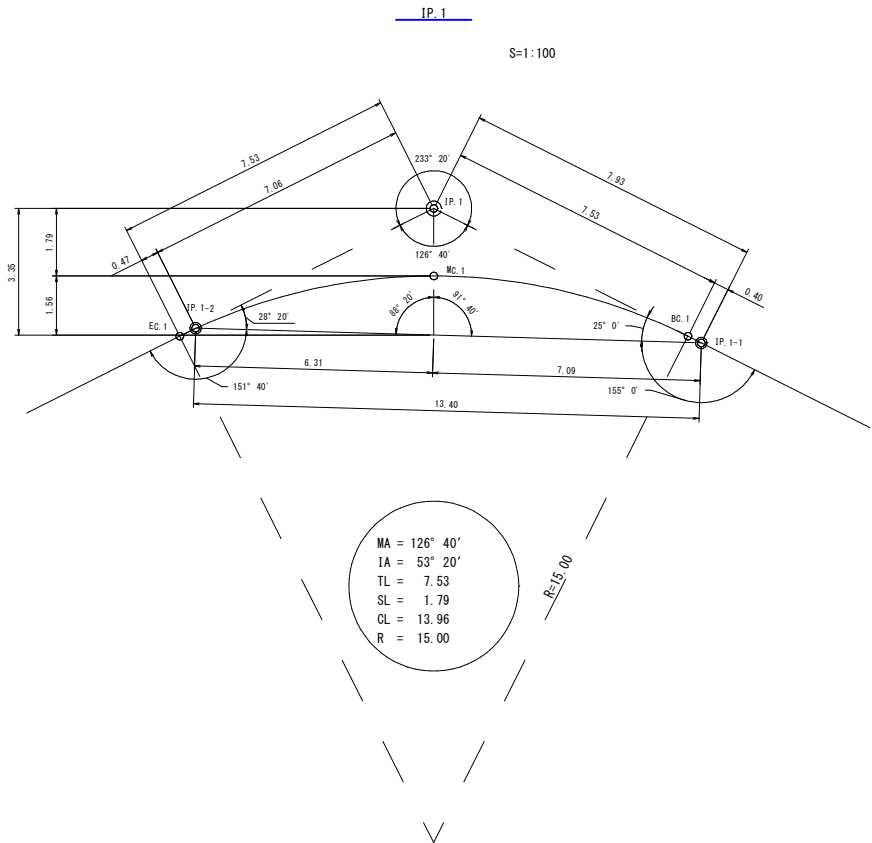
※延長はセンター距離

法面保護数量計算表

右法面				左法面		
測点	法長	延長	面積	法長	延長	面積
BP	0.00					
+5.00	0.70	5.00	1.75			
+10.00	1.10	5.00	4.50	0.00		
No.1	0.70	10.00	9.00	0.90	10.00	4.50
+10.00	1.80	10.00	12.50	1.30	10.00	11.00
No.2	1.60	10.00	17.00	1.30	10.00	13.00
+10.00	1.50	10.00	15.50	1.60	10.00	14.50
No.3	2.80	10.00	21.50	3.00	10.00	23.00
+8.00	2.60	8.00	21.60	3.00	8.00	24.00
+17.00	4.00	9.00	29.70	0.00		13.50
小 計			133.05 m2			103.50 m2
合 計						236.55 m2

※延長はセンター距離

曲線設定図

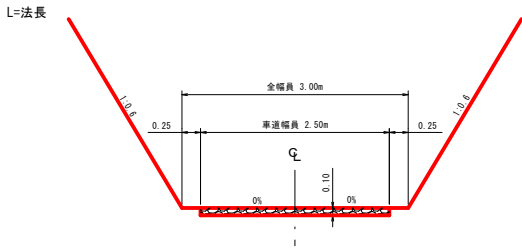


仮設道土工標準図

(砂利道)

S=1:50

L=77.00m



凡 例

S 0	シ ラ ス
S 1	砂 質 土
S 2	粘 性 土
S 3	礫 交 リ 土
S 4	岩 塊 玉 石
R1B.D M	軟岩1B ダイナマイト
R1B.B R	軟岩1B ブレーカー
R1B.B D	軟岩1B リッパ
R 2.D M	軟岩 2 ダイナマイト
R 2.B R	軟岩 2 ブレーカー
M R.D M	中硬岩 ダイナマイト
M R.B R	中硬岩 ブレーカー
H R.D M	硬 岩 ダイナマイト
H R.B R	硬 岩 ブレーカー