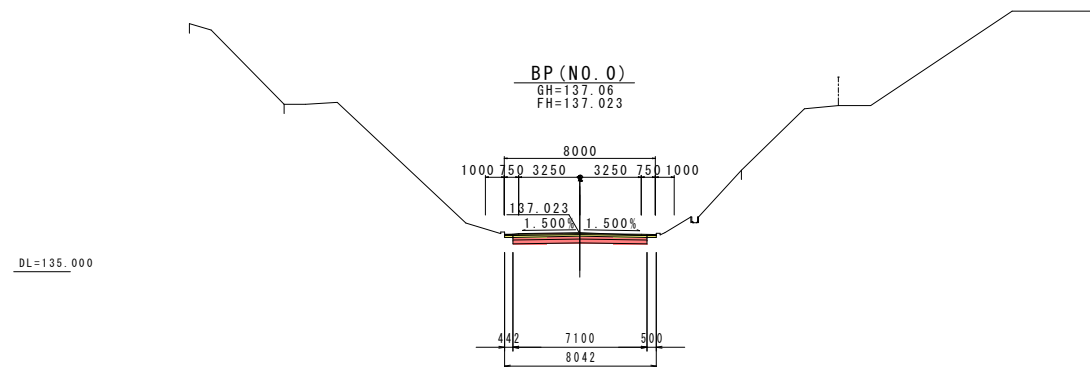
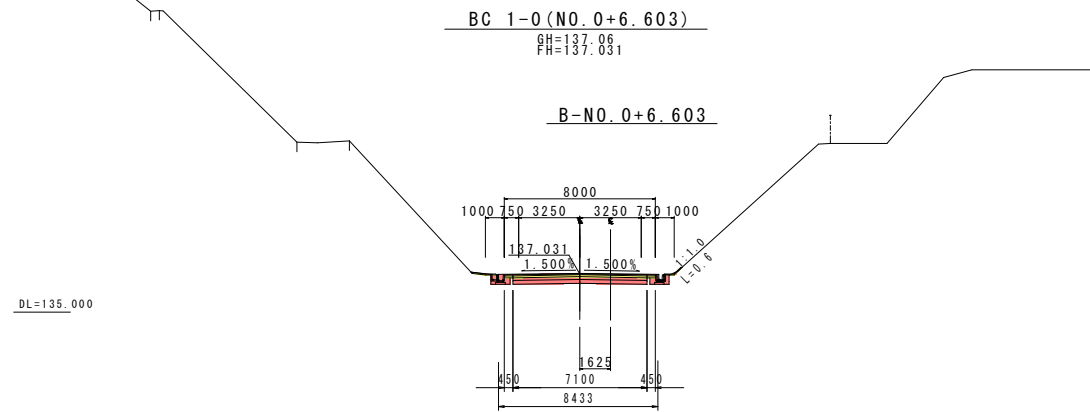
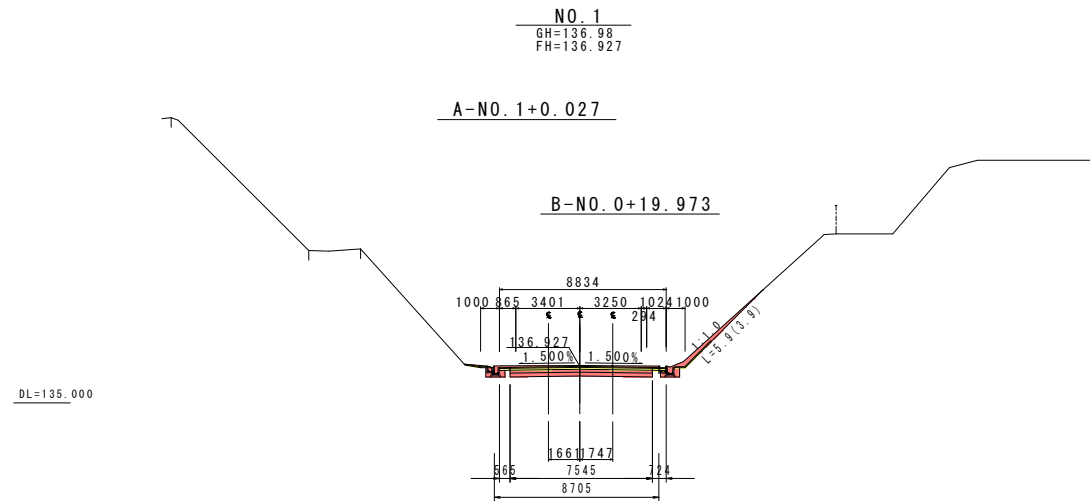


Eランプ 横断図 (1/4) S=1:200

NO.1		砂質土	粘性土	礫質土	軟岩 I	軟岩 II	中硬岩
切	片	-	-	1.0	-	-	-
取	オープン	-	-	4.6	-	-	-
床	小規模	-	-	0.8	-	-	-
	機	-	-	-	-	-	-
掘	W<2	-	-	-	-	-	-
	W>2	-	-	-	-	-	-
埋	A:W2≥4	-	-	-	-	-	-
	B:W1≥4, W2<1	-	-	-	-	-	-
	C:1≤W1<4, W2<1	-	-	-	-	-	-
	D:W1<1, W2<1	-	-	-	-	-	-
	小規模	0.5	-	-	-	-	-
盛	土	W<2.5	2.5≤W<4	4W	-	-	-
	路	体	-	-	-	-	-
路	床	-	-	-	-	-	-
	敷外	土羽土	表土	客土	購入土	雑碎	合計
	-	-	-	-	-	-	-
法	切	人力	-	-	-	-	-
	土	機械	-	-	5.9	-	-
	盛	人力	-	-	-	-	-
	土	機械	-	-	-	-	-
法	植生基材吹付工	-	-	-	-	-	-
	人工填芝工	-	-	-	-	-	-
基	面	車道	路肩	-	-	-	-
	整	正	-	-	-	-	-
鋪	装	工	-	-	-	-	-
路	盤	工	7.55	-	-	-	-
置	換	工	切土	-	盛土	-	-
路	床	整	形	-	-	-	-
A s	鋪	装	破	砕	8.7	-	-

BC 1-0		砂質土	粘性土	礫質土	軟岩 I	軟岩 II	中硬岩
切	片	-	-	-	-	-	-
取	オープン	-	-	4.1	-	-	-
床	小規模	-	-	0.6	-	-	-
	機	-	-	-	-	-	-
掘	W<2	-	-	-	-	-	-
	W>2	-	-	-	-	-	-
埋	A:W2≥4	-	-	-	-	-	-
	B:W1≥4, W2<1	-	-	-	-	-	-
	C:1≤W1<4, W2<1	-	-	-	-	-	-
	D:W1<1, W2<1	-	-	-	-	-	-
	小規模	0.5	-	-	-	-	-
盛	土	W<2.5	2.5≤W<4	4W	-	-	-
	路	体	-	-	-	-	-
路	床	-	-	-	-	-	-
	敷外	土羽土	表土	客土	購入土	雑碎	合計
	-	-	-	-	-	-	-
法	切	人力	-	-	-	-	-
	土	機械	-	-	0.6	-	-
	盛	人力	-	-	-	-	-
	土	機械	-	-	-	-	-
法	植生基材吹付工	-	-	-	-	-	-
	人工填芝工	-	-	-	-	-	-
基	面	車道	路肩	-	-	-	-
	整	正	-	-	-	-	-
鋪	装	工	-	-	-	-	
路	盤	工	7.10	-	-	-	
置	換	工	切土	-	盛土	-	
路	床	整	形	-	-	-	
A s	鋪	装	破	砕	8.4	-	

BP (NO. 0)		砂質土	粘性土	礫質土	軟岩 I	軟岩 II	中硬岩
切	片	-	-	-	-	-	-
取	オープン	-	-	3.8	-	-	-
床	小規模	-	-	-	-	-	-
	機	-	-	-	-	-	-
掘	W<2	-	-	-	-	-	-
	W>2	-	-	-	-	-	-
埋	A:W2≥4	-	-	-	-	-	-
	B:W1≥4, W2<1	-	-	-	-	-	-
	C:1≤W1<4, W2<1	-	-	-	-	-	-
	D:W1<1, W2<1	-	-	-	-	-	-
	小規模	-	-	-	-	-	-
盛	土	W<2.5	2.5≤W<4	4W	-	-	-
	路	体	-	-	-	-	-
路	床	-	-	-	-	-	-
	敷外	土羽土	表土	客土	購入土	雑碎	合計
	-	-	-	-	-	-	-
法	切	人力	-	-	-	-	-
	土	機械	-	-	-	-	-
	盛	人力	-	-	-	-	-
	土	機械	-	-	-	-	-
法	植生基材吹付工	-	-	-	-	-	-
	人工填芝工	-	-	-	-	-	-
基	面	車道	路肩	-	-	-	-
	整	正	-	-	-	-	-
鋪	装	工	-	-	-	-	
路	盤	工	7.10	-	-	-	
置	換	工	切土	-	盛土	-	
路	床	整	形	-	-	-	
A s	鋪	装	破	砕	8.0	-	

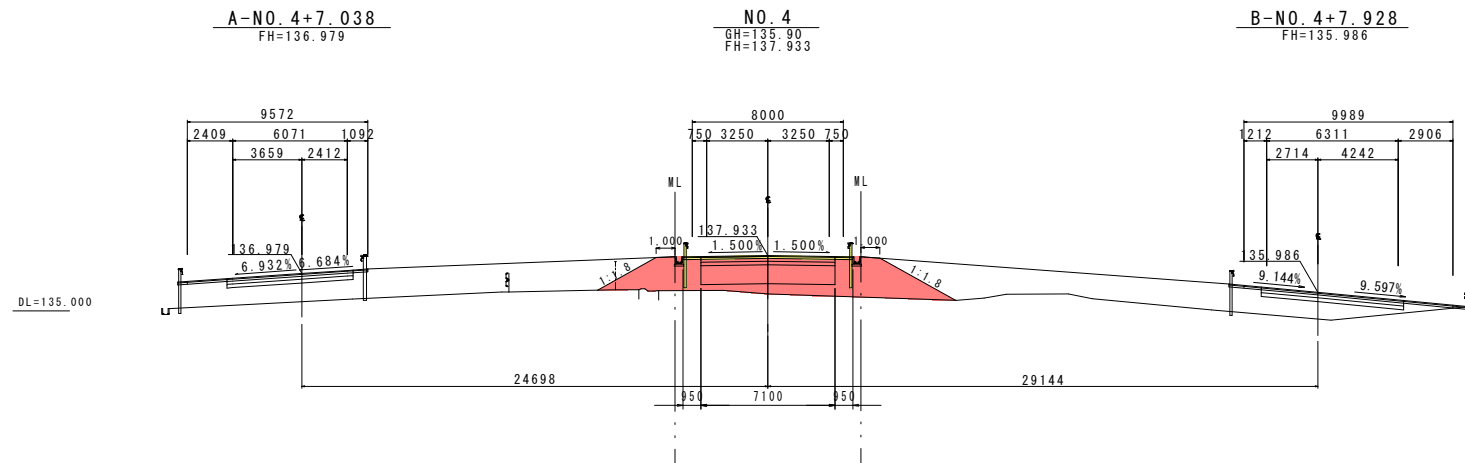


実施設計図

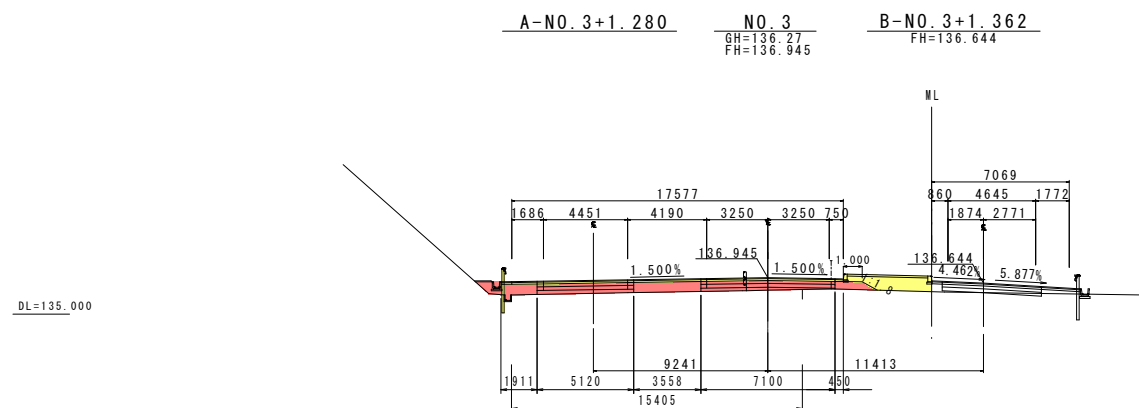
鹿 児 島 県	
工事名	道路改築工事(阿久根高尾野道路R8-2工区)
河川 路線名	一般国道504号
工事箇所	出水市 高尾野町 下高尾野 地内
図面種類	Eランプ 横断図
縮尺	1:200
図面番号	全 40 葉 第 19 号

Eランプ 横断図 (2/4) S=1:200

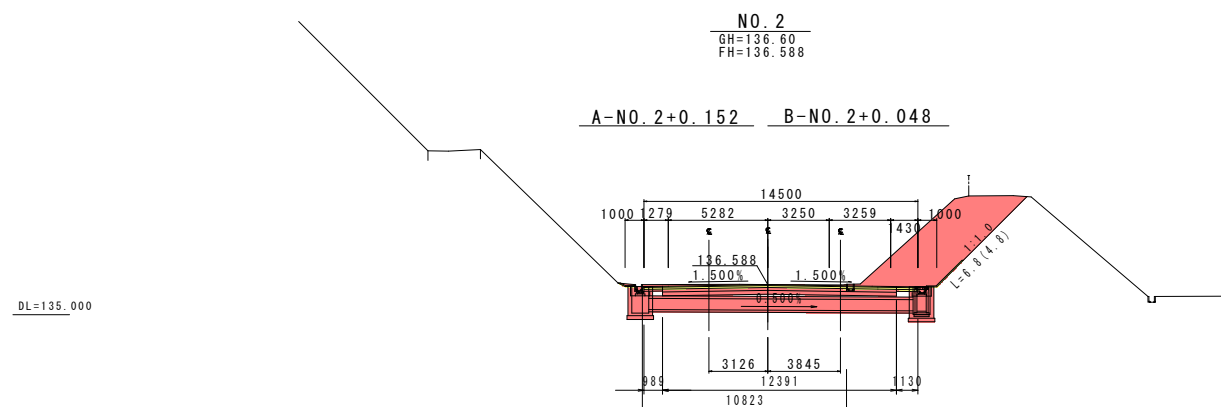
NO.4		砂質土	粘性土	礫質土	軟岩I	軟岩II	中硬岩
切取	片切	-	-	-	-	-	-
取	オープン	-	-	-	-	-	-
床掘	小規模	-	-	-	-	-	-
	W<2	-	-	-	-	-	-
埋戻	A:W2≥4	-	-	-	-	-	-
	B:W1≥4, W2<1	-	-	-	-	-	-
埋戻	C:1≤W1<4, W2<1	-	-	-	-	-	-
	D:W1<1, W2<1	-	-	-	-	-	-
埋戻	小規模	-	-	-	-	-	-
	土	W<2.5	2.5≤W<4	4W			
路体	1.9	3.4	13.5				
路床	-	-	7.1				
敷外	土羽土	表土	客土	購入土	畦畔	合計	
切土	-	-	-	-	-	-	
法面整形	人力	-	-	-	-	-	
土	機械	-	-	-	-	-	
盛土	人力	-	-	-	-	-	
土	機械	-	-	-	-	-	
法面	植生基材吹付工	-	-	-	-	-	
土工	人工張土工	-	-	-	-	-	
基面	修正	-	-	-	-	-	
舗装工	-	-	-	-	-	-	
路盤工	7.10	-	-	-	-	-	
置換工	切土	-	盛土	-	-	-	
路床整形	-	-	-	-	-	-	
A s 舗装破砕	-	-	-	-	-	-	



NO.3		砂質土	粘性土	礫質土	軟岩I	軟岩II	中硬岩
切取	片切	-	-	-	-	-	-
取	オープン	-	-	-	-	-	-
床掘	小規模	-	-	-	-	-	-
	W<2	-	-	-	-	-	-
埋戻	A:W2≥4	-	-	-	-	-	-
	B:W1≥4, W2<1	-	-	-	-	-	-
埋戻	C:1≤W1<4, W2<1	-	-	-	-	-	-
	D:W1<1, W2<1	-	-	-	-	-	-
埋戻	小規模	-	-	-	-	-	-
	土	W<2.5	2.5≤W<4	4W			
路体	1.9	2.4	-				
路床	-	-	1.9				
敷外	土羽土	表土	客土	購入土	畦畔	合計	
切土	-	-	-	-	-	-	
法面整形	人力	-	-	-	-	-	
土	機械	-	-	-	-	-	
盛土	人力	-	-	-	-	-	
土	機械	-	-	-	-	-	
法面	植生基材吹付工	-	-	-	-	-	
土工	人工張土工	-	-	-	-	-	
基面	修正	-	-	-	-	-	
舗装工	-	-	-	-	-	-	
路盤工	12.22	-	-	-	-	-	
置換工	切土	-	盛土	-	-	-	
路床整形	-	-	-	-	-	-	
A s 舗装破砕	15.4	-	-	-	-	-	



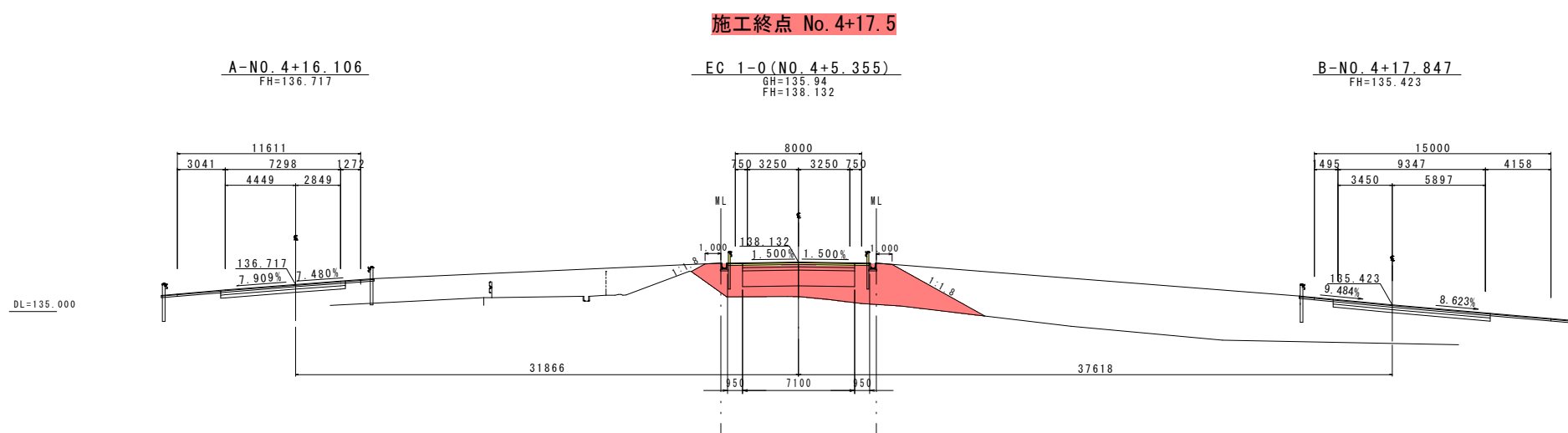
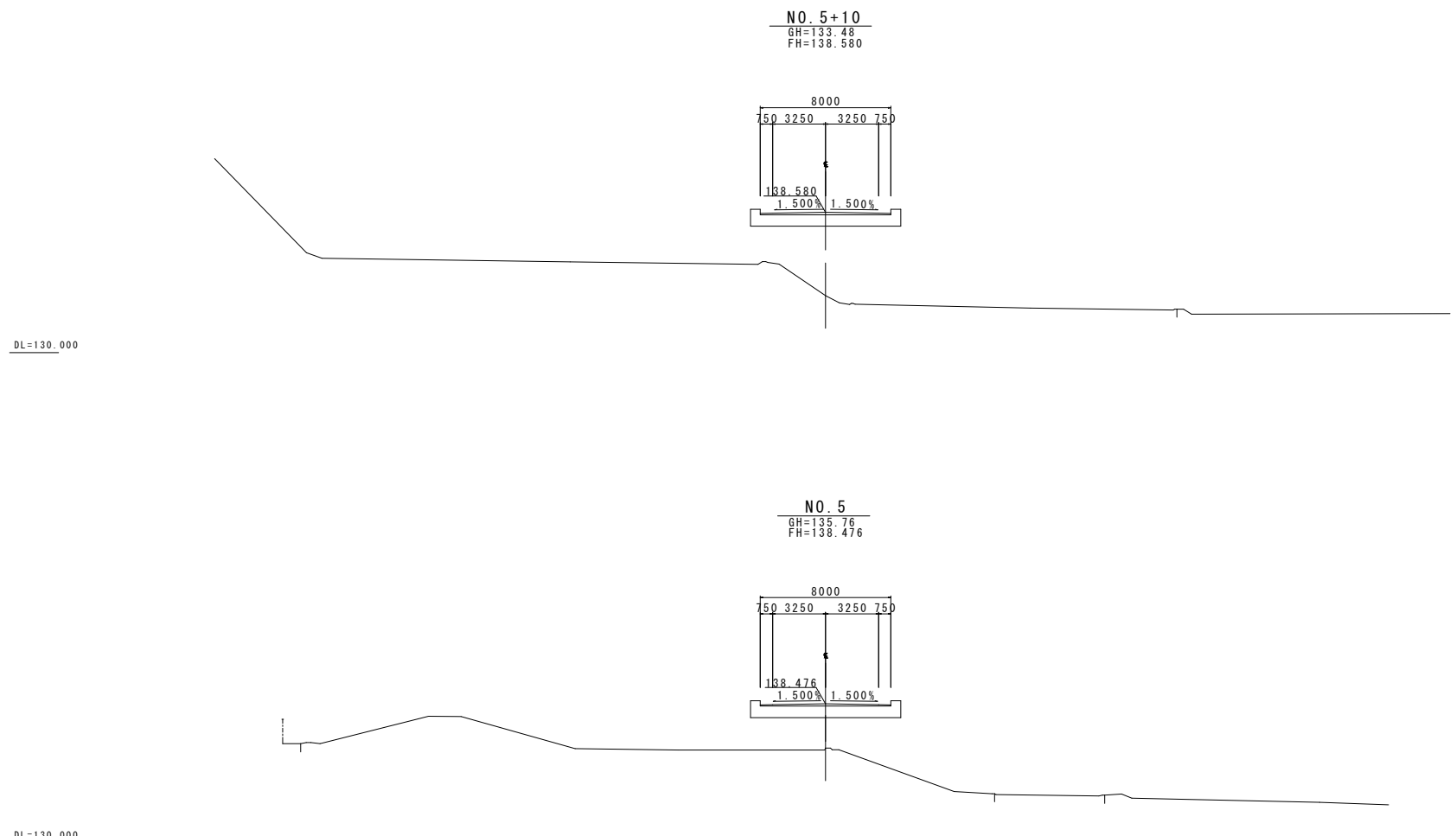
NO.2		砂質土	粘性土	礫質土	軟岩I	軟岩II	中硬岩
切取	片切	-	-	18.3	-	-	-
取	オープン	-	-	8.8	-	-	-
床掘	小規模	-	-	0.7	-	-	-
	W<2	-	-	-	-	-	-
埋戻	A:W2≥4	-	-	-	-	-	-
	B:W1≥4, W2<1	-	-	-	-	-	-
埋戻	C:1≤W1<4, W2<1	-	-	-	-	-	-
	D:W1<1, W2<1	-	-	-	-	-	-
埋戻	小規模	0.4	-	-	-	-	-
	土	W<2.5	2.5≤W<4	4W			
路体	-	-	-				
路床	-	-	-				
敷外	土羽土	表土	客土	購入土	畦畔	合計	
切土	-	-	-	-	-	-	
法面整形	人力	-	-	-	-	-	
土	機械	-	-	6.8	-	-	
盛土	人力	-	-	-	-	-	
土	機械	-	-	-	-	-	
法面	植生基材吹付工	-	-	-	-	-	
土工	人工張土工	-	-	-	-	-	
基面	修正	-	-	-	-	-	
舗装工	-	-	-	-	-	-	
路盤工	12.39	-	-	-	-	-	
置換工	切土	-	盛土	-	-	-	
路床整形	-	-	-	-	-	-	
A s 舗装破砕	10.8	-	-	-	-	-	



実施設計図

鹿 児 島 県	
工事名	道路改築工事(阿久根高尾野道路R8-2工区)
河川路線名	一般国道504号
工事箇所	出水市 高尾野町 下高尾野 地内
図面種類	Eランプ 横断図
縮尺	1:200
図面番号	全 40 葉 第 20 号

Eランプ 横断図 (3/4) S=1:200



EC 1-0	砂質土	粘性土	礫質土	軟岩 I	軟岩 II	中硬岩
切	片	切	-	-	-	-
取	オープン	-	-	-	-	-
床	小規模	-	-	-	-	-
	W<2	-	-	-	-	-
機	W>2	-	-	-	-	-
	A:W<4	-	-	-	-	-
埋	B:W1<4, W2<1	-	-	-	-	-
	C:1<W1<4, W2<1	-	-	-	-	-
	D:W1<1, W2<1	-	-	-	-	-
	小規模	-	-	-	-	-
盛	土	W<2.5	2.5<W<4	4<W	-	-
	路	体	1.9	4.4	16.9	-
路	床	-	-	7.1	-	-
	敷外	土羽土	表土	客土	購入土	駐脚
法	切	人力	-	-	-	-
	盛	人力	-	-	-	-
法	植生	器材吹付工	-	-	-	-
	人工	保土工	-	-	-	-
基	面	整	正	-	-	-
	車	道	路	肩	-	-
舗	装	工	-	-	-	-
	路	強	工	7.10	-	-
置	換	工	切土	-	盛土	-
	路	床	整	形	-	-
A s	舗	装	破	砕	-	-

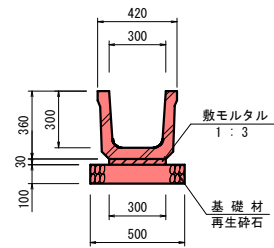
施工終点 No. 4+17.5

実施設計図

鹿 児 島 県	
工事名	道路改築工事(阿久根高尾野道路R8-2工区)
河川 路線名	一般国道504号
工事箇所	出水 市 高尾野 町 下高尾野 地内
図面種類	Eランプ 横断図
縮 尺	1:200
図面番号	全 40 葉 第 21 号

各種構造図 その1

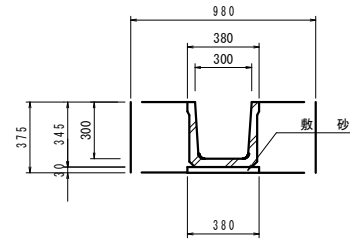
U300 型側溝 道路用 S=1:20



U300型側溝 道路用 材料表 10m当り

工種	材料	計算式	数量	単位
側溝	道路用(300×300)	L=2 000 W=260kg	10.00	m
基礎材	再生砕石	(t=10cm)0.50×10.00	= 5.000	5.00 m ²
敷モルタル	1:3	0.30×0.03×10.00	= 0.090	0.09 m ³

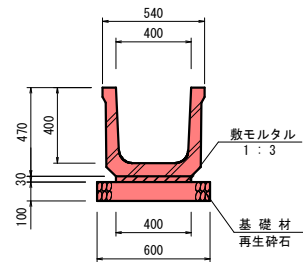
U300 型側溝 水路用 S=1:20



U300型側溝 水路用 (300×300) 材料表 10m当り

工種	材料	計算式	数量	単位
側溝	水路用(300×300)	L=2 000 W=180kg	10.00	m
敷砂	t=3cm	0.38×0.03×10.0	= 0.114	0.11 m ³
基面修正		0.38×10.0	= 3.800	3.80 m ²
床掘	普通土	0.98×0.375×10.00	= 3.675	3.68 m ³
埋戻		3.675-0.38×0.375×10.00	= 2.250	2.25 m ³
残土	普通土	3.675-2.250	= 1.425	1.43 m ³

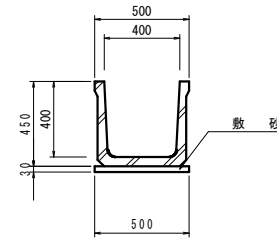
U400 型側溝 道路用 S=1:20



U400型側溝 道路用 材料表 10m当り

工種	材料	計算式	数量	単位
側溝	道路用(400×400)	L=2 000 W=378kg	10.00	m
基礎材	再生砕石	(t=10cm)0.60×10.00	= 6.000	6.00 m ²
敷モルタル	1:3	0.40×0.03×10.00	= 0.120	0.12 m ³

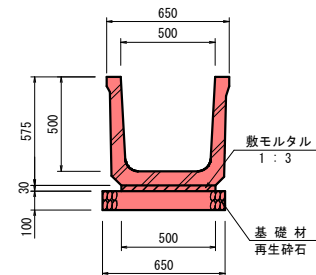
U400 型側溝 水路用 S=1:20



U400型側溝 水路用 材料表 10m当り

工種	材料	計算式	数量	単位
側溝	水路用(400×400)	L=2 000 W=268kg	10.00	m
敷砂	t=3cm	0.50×0.03×10.0	= 0.150	0.15 m ³
基面修正		0.50×10.0	= 5.000	5.00 m ²

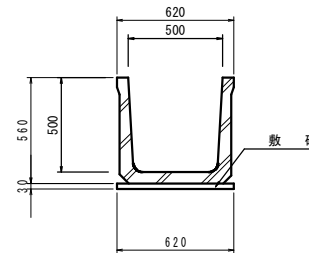
U500 型側溝 道路用 S=1:20



U500型側溝 道路用 材料表 10m当り

工種	材料	計算式	数量	単位
側溝	道路用(500×500)	L=2 000 W=538kg	10.00	m
基礎材	再生砕石	(t=10cm)0.65×10.00	= 6.500	6.50 m ²
敷モルタル	1:3	0.50×0.03×10.00	= 0.150	0.15 m ³

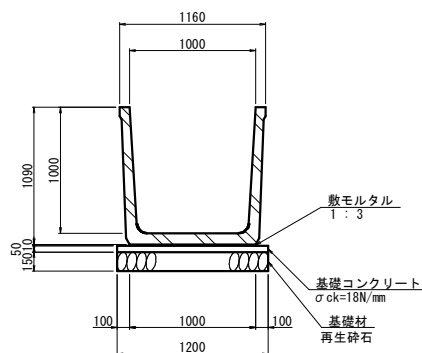
U500 型側溝 水路用 S=1:20



U500型側溝 水路用 材料表 10m当り

工種	材料	計算式	数量	単位
側溝	水路用(500×500)	L=2 000 W=392kg	10.00	m
敷砂	t=3cm	0.62×0.03×10.0	= 0.186	0.19 m ³
基面修正		0.62×10.0	= 6.200	6.20 m ²

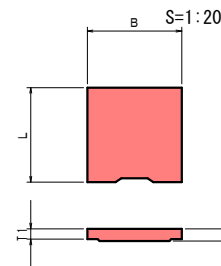
大型水路1000×1000 (I型) S=1:30



大型水路1000×1000 (I型) 材料表 10m当り

名称	摘要	計算式	数量	単位
大型水路	I型	1000×1000×2000 W=1240kg	10.00	m
基面修正		1.200×10.000	12.00	m ²
基礎材	t=150mm	1.200×10.000	12.00	m ²
基礎コンクリート	σck=18N/mm ²	0.050×1.200×10.000	0.60	m ³
基礎型枠		0.050×10.000×2	1.00	m ²
敷モルタル	1:3	0.010×1.000×10.000	0.10	m ³

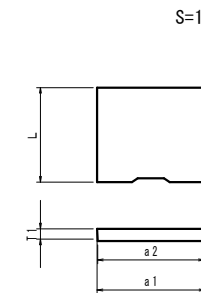
U型側溝300道路用 蓋版 S=1:20



U型側溝300道路用 蓋版

呼称	B	L	T1	T	重量(kg)
300用	500	500	85	100	46

大型水路1000×1000 (I型) 用 蓋版 S=1:40



大型水路1000×1000 (I型) 用 蓋版

呼称	a1	a2	T1	L	重量(kg)
1000用	1140	1130	130	1000	46

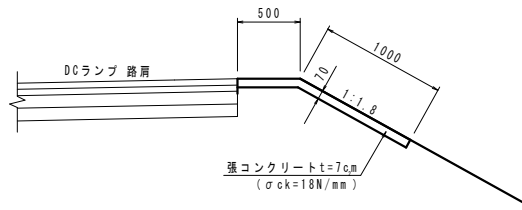
実施設計図

鹿 児 島 県	
工事名	道路改築工事(阿久根高尾野道路R8-2工区)
河川路線名	一般国道504号
工事箇所	出水市 高尾野町 下高尾野 地内
図面種類	各種構造図その1
縮尺	各図参照
図面番号	全 40 葉 第 22 号

各種構造図 その2

A型のり肩保護工

S=1:30

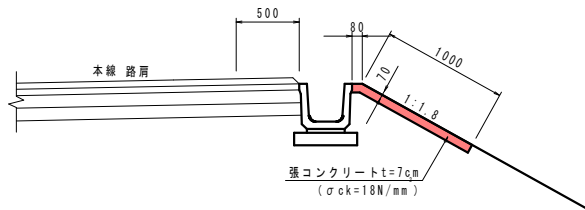


A型のり肩保護工数量表 10m当り

種別	規格	計 算 式	数 量
張コンクリート	σck=18N/mm ² t=70mm	$(0.50+1.00) \times 0.07 \times 10.00 = 1.050$	1.05 m ³
型 枠	小型構造物用	$0.07 \times 2 \times 10.00 = 1.40$	1.40 m ²
目 地 材	ɤ5ɤ9ɤt (t=10mm)	$(1.00+0.50) \times 0.07 = 0.105$	0.11 m ²

B型のり肩保護工

S=1:30

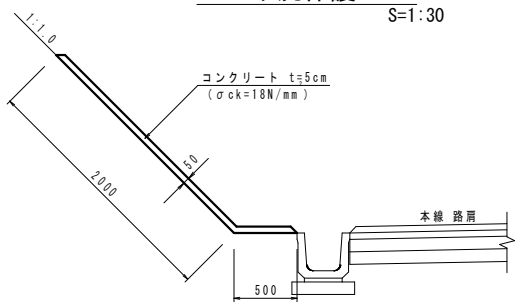


B型のり肩保護工数量表 10m当り

種別	規格	計 算 式	数 量
張コンクリート	σck=18N/mm ² t=70mm	$(0.08+1.00) \times 0.07 \times 10.00 = 0.756$	0.76 m ³
型 枠	小型構造物用	$0.07 \times 10.00 = 0.70$	0.70 m ²
目 地 材	ɤ5ɤ9ɤt (t=10mm)	$(1.00+0.08) \times 0.07 = 0.076$	0.08 m ²

のり尻保護工

S=1:30

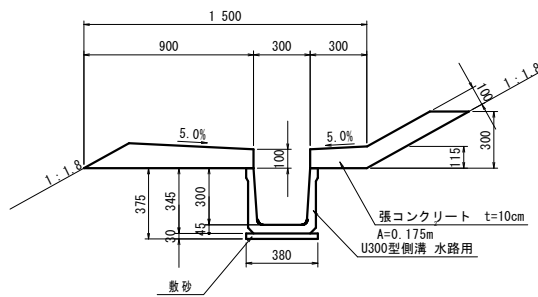


のり尻保護工数量表 10m当り

種別	規格	計 算 式	数 量
張コンクリート	σck=18N/mm ² t=50mm	$(0.50+2.00) \times 0.05 \times 10.00 = 1.250$	1.25 m ³
目 地 材	ɤ5ɤ9ɤt (t=10mm)	$(2.00+0.50) \times 0.05 = 0.125$	0.13 m ²

A型小段排水工300型

S=1:20

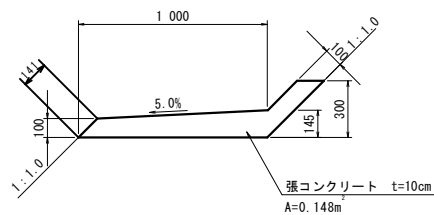


A型小段排水工300型数量表 10m当り

種別	規格	計 算 式	数 量
側溝	U型側溝 300型	L=2.00/本 W=180kg/本	10.00 m
敷砂	t=3cm	$0.03 \times 0.38 \times 10.00$	0.11 m ³
張コンクリート	σck=18N/mm ²	0.175×10.00	1.75 m ³
同上型枠	小型構造物	$0.10 \times 2 \times 10.00$	2.00 m ²
目 地 材	ɤ5ɤ9ɤt (t=10mm)	A=0.175m ²	0.18 m ²

A型小段保護工

S=1:20

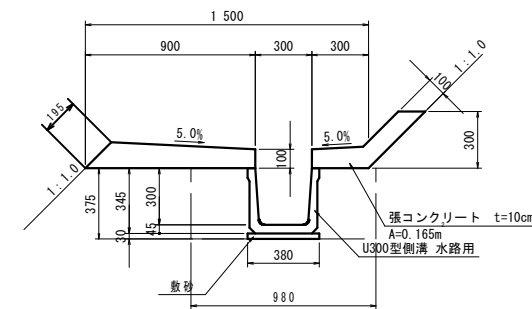


A型小段保護工数量表 10m当り

種別	規格	計 算 式	数 量
張コンクリート	σck=18N/mm ²	0.148×10.00	1.48 m ³
同上型枠	小型構造物	0.141×10.00	1.41 m ²
目 地 材	ɤ5ɤ9ɤt (t=10mm)	A=0.148m ²	0.15 m ²

C型小段排水工300型

S=1:20



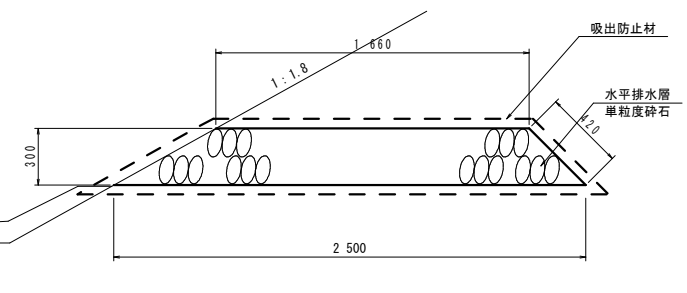
C型小段排水工300型数量表 10m当り

種別	規格	計 算 式	数 量
側溝	U型側溝 300型	L=2.00/本 W=180kg/本	10.00 m
敷砂	t=3cm	$0.03 \times 0.38 \times 10.00$	0.11 m ³
張コンクリート	σck=18N/mm ²	0.165×10.00	1.65 m ³
同上型枠	小型構造物	$(0.10 \times 2 + 0.195) \times 10.00$	3.95 m ²
目 地 材	ɤ5ɤ9ɤt (t=10mm)	A=0.165m ²	0.17 m ²
基面整正		0.38×10.00	3.80 m ³
床 掘	普通土	$0.98 \times 0.38 \times 10.00 = 3.724$	3.72 m ³
埋 戻	普通土	$3.724 - 0.38 \times 0.375 \times 10.00 = 2.299$	2.30 m ³
残 土	普通土	$3.72 - 2.30 = 1.420$	1.42 m ³

※作業土は横断面にて計上

水平排水層

S=1:20



水平排水層数量表 10m当り

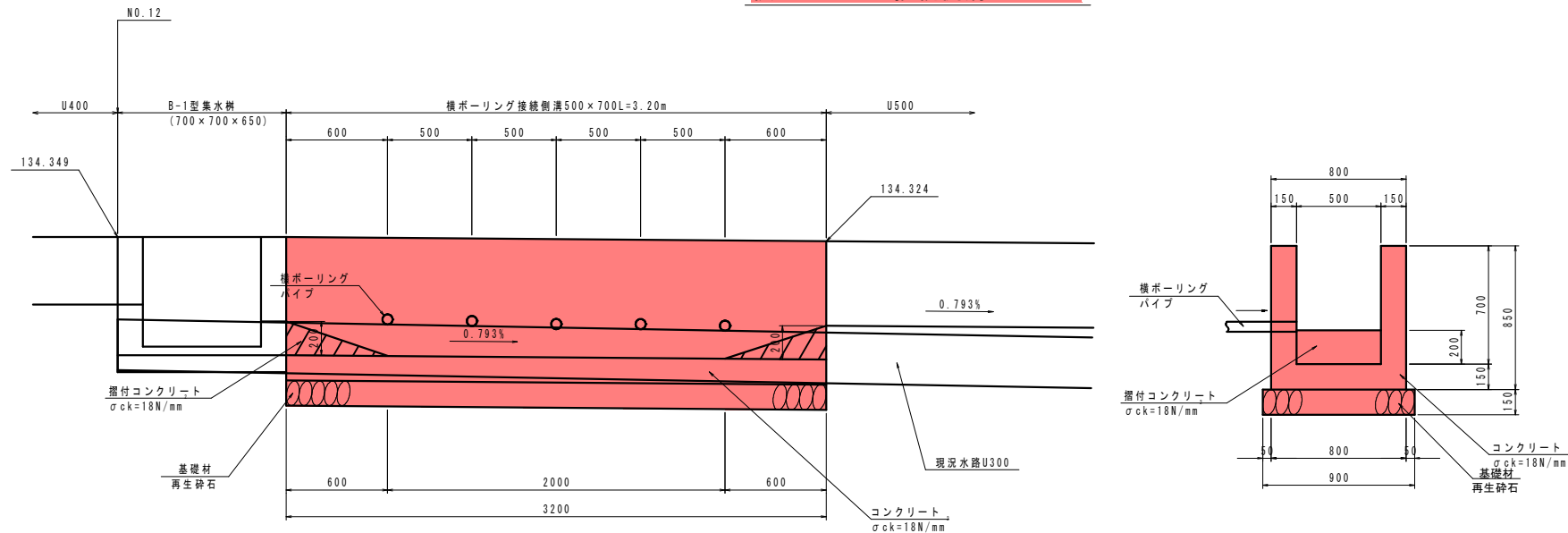
種別	規格	計 算 式	数 量
水平排水層	単粒度碎石	$1/2 \times (1.66+2.50) \times 0.30 \times 10.0$	6.24 m ³
吸出防止材	t=10mm	$(1.66+2.50+0.42) \times 10.0$	45.80 m ²

実施設計図

鹿 児 島 県	
工事名	道路改築工事(阿久根高尾野道路R8-2工区)
河川路線名	一般国道504号
工事箇所	出水市 高尾野町 下高尾野 地内
図面種類	各種構造図その2
縮 尺	各図参照
図面番号	全 40 葉 第 23 号

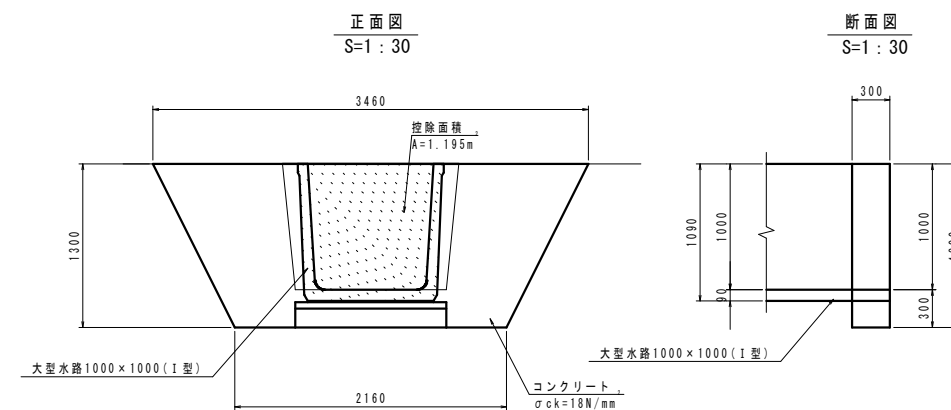
各種構造図 その3

横ボアリング接続側溝500×700



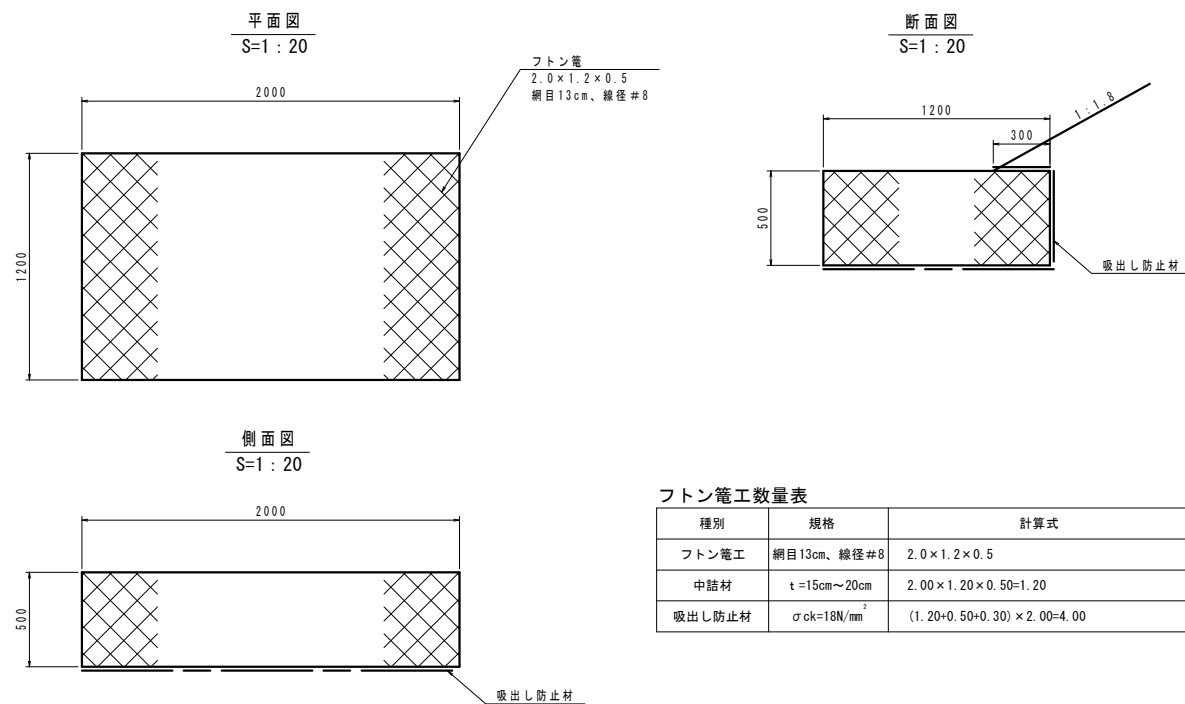
種別	規格	計算式	数量	1箇所当り
コンクリート	σck=18N/mm ²	$(0.80 \times 0.85 - 0.50 \times 0.70) \times 3.20 = 1.056$	1.06	m ³
同上型枠	小型構造物	$(0.80 \times 0.85 - 0.50 \times 0.70) \times 2 + (0.70 \times 0.85) \times 2 \times 3.20 = 10.580$	10.58	m ²
摺付コンクリート	σck=18N/mm ²	$0.20 \times 0.60 \times 0.50 \times 1/2 \times 2 = 0.060$	0.06	m ³
基礎材	再生砕石	$(t=15\text{cm}) 0.90 \times 3.20 = 2.880$	2.88	m ²

止水壁 (A型・B型兼用)



種別	規格	計算式	数量	1箇所当り
コンクリート	σck=18N/mm ²	$((3.46 + 2.16) \times 1/2 \times 1.30 - 1.195) \times 0.30 = 0.737$	0.74	m ³
同上型枠	小型構造物	$((3.46 + 2.16) \times 1/2 \times 1.30 - 1.195) \times 2 = 4.916$	4.92	m ²
基面整正		$2.16 \times 0.30 = 0.648$	0.65	m ²

フトン籠工



種別	規格	計算式	数量	1.0箇所当り
フトン籠工	網目13cm、線径#8	$2.0 \times 1.2 \times 0.5$	1.00	枚
中詰材	t=15cm~20cm	$2.00 \times 1.20 \times 0.50 = 1.20$	1.20	m ³
吸出し防止材	σck=18N/mm ²	$(1.20 + 0.50 + 0.30) \times 2.00 = 4.00$	1.00	m ³

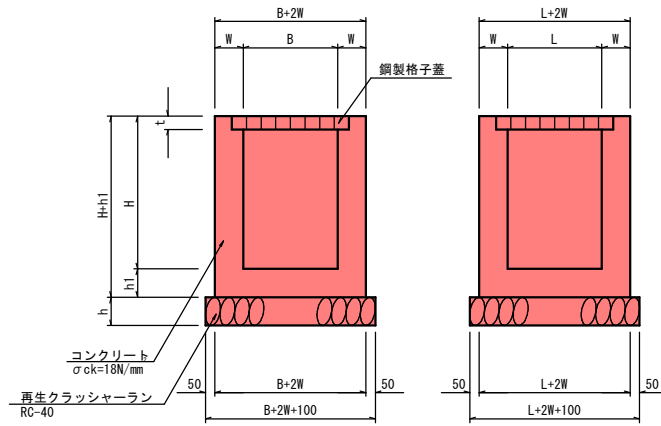
実施設計図

鹿 児 島 県	
工事名	道路改築工事(阿久根高尾野道路R8-2工区)
河川路線名	一般国道504号
工事箇所	出水市 高尾野町 下高尾野 地内
図面種類	各種構造図その3
縮尺	各図参照
図面番号	全 40 葉 第 24 号

集水樹工詳細図 その1

A型, B型, C型, D型集水樹

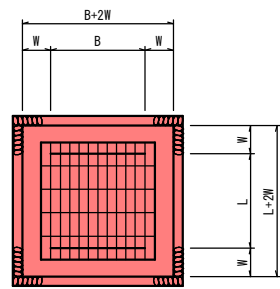
側面図



寸法表

名称	B	L	H	W	h1	h	t	グレーチング受枠寸法 (T荷重)
A-1型~A-16型	600	600	600	150	150	150	81	735*735*81 (T-25)
A-17型	600	600	700	150	150	150	81	735*735*81 (T-25)
B-1型~B-2型	700	700	650	150	150	150	81	820*820*81 (T-25)
C-1型	900	900	700	150	150	150	96	1020*1020*96 (T-25)
D-1型	1000	1000	600	200	150	150	106	1135*1135*106 (T-25)

平面図



集水樹工1箇所当り数量表

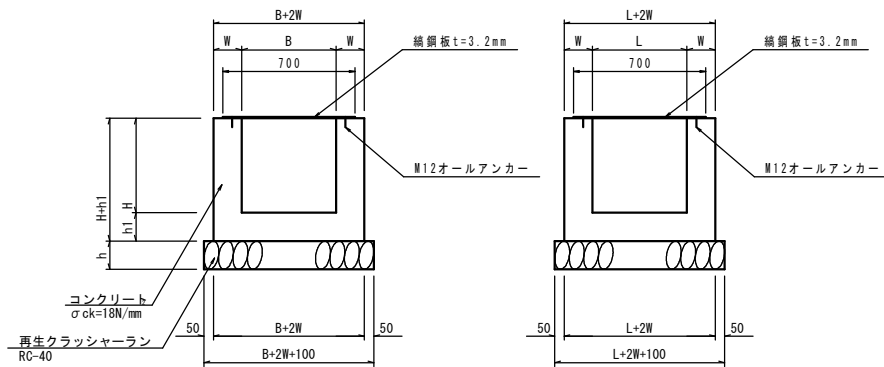
種別	コンクリート		型枠		基礎材	
	$\sigma_{ck}=18N/mm^2$	(m^3)	小構造物	(m^2)	再生クラッシューラン (RC-40)	(m^3)
A-1~A-16	$0.90 \times 0.90 \times 0.75 - 0.60 \times 0.60 \times 0.519 - 0.735 \times 0.735 \times 0.081 =$	0.377	$(0.90+0.60) \times 0.75 \times 4 =$	4.500	$1.00 \times 1.00 =$	1.000
A-17	$0.90 \times 0.90 \times 0.85 - 0.60 \times 0.60 \times 0.619 - 0.735 \times 0.735 \times 0.081 =$	0.422	$(0.80+0.60) \times 0.85 \times 4 =$	4.760	$1.00 \times 1.00 =$	1.000
B-1~B-2	$1.00 \times 1.00 \times 0.80 - 0.70 \times 0.70 \times 0.569 - 0.820 \times 0.820 \times 0.081 =$	0.467	$(1.00+0.70) \times 0.80 \times 4 =$	5.440	$1.10 \times 1.10 =$	1.210
C-1	$1.20 \times 1.20 \times 0.85 - 0.90 \times 0.90 \times 0.604 - 1.020 \times 1.020 \times 0.096 =$	0.635	$(1.20+0.90) \times 0.85 \times 4 =$	7.140	$1.30 \times 1.30 =$	1.690
D-1	$1.40 \times 1.40 \times 0.75 - 1.00 \times 1.00 \times 0.494 - 1.135 \times 1.135 \times 0.106 =$	0.839	$(1.40+1.00) \times 0.75 \times 4 =$	7.200	$1.50 \times 1.50 =$	2.250
E-1~E-22	$0.80 \times 0.80 \times 0.65 - 0.50 \times 0.50 \times 0.50 =$	0.291	$(0.80+0.50) \times 0.65 \times 4 =$	3.380	$0.90 \times 0.90 =$	0.810

挿入管控除寸法

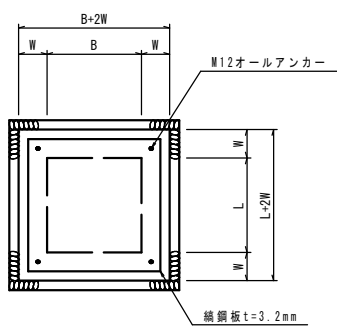
種別	B	H	面積
U300型側溝	300	300	0.090
U400型側溝	400	400	0.160
U500型側溝	500	500	0.250
400×420	400	420	0.168
600×400	600	400	0.240
500×500	500	500	0.250
縦溝工A型300	300	300	0.090
縦溝工B型300	300	300	0.090
A型小段300型	300	300	0.090
C型小段300型	300	300	0.090

E型集水樹

側面図



平面図



寸法表

名称	B	L	H	W	h1	h	蓋板
E-1~E-22型	500	500	650	150	150	150	500用鋼鋼板蓋 (鋼鋼板 t=3.2mm)

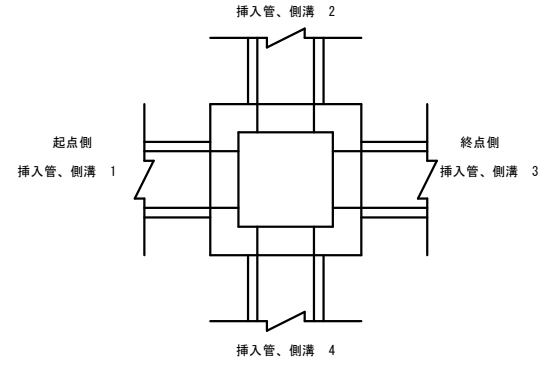
500用鋼鋼板蓋

工種	材料	計算式	数量	単位
鋼鋼板	亜鉛メッキ加工 t=3.2mm	$W=0.70 \times 0.70 \times 26.79kg/m^2$	13.13	kg
オールアンカー	亜鉛メッキ加工 M12		4.00	本

実施設計図

鹿 児 島 県	
工事名	道路改築工事(阿久根高尾野道路R8-2工区)
河川名	一般国道504号
工事箇所	出水市 高尾野町 下高尾野 地内
図面種類	集水樹工詳細図その1
縮尺	各図参照
図面番号	全 40 葉 第 25 号

集水樹工詳細図 その3



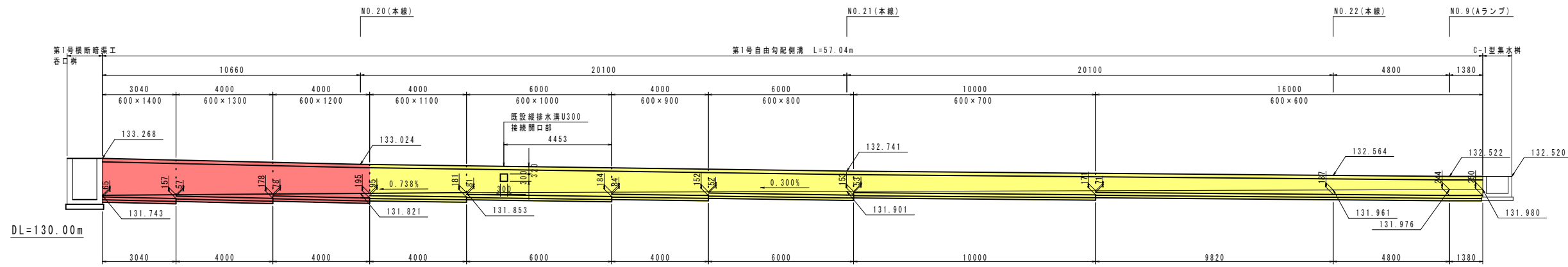
集水樹工数量総括表

路線名	測点	左右	名称	B×L×H	計画位置	樹天端高	挿入管、側溝1	挿入管、側溝2	挿入管、側溝3	挿入管、側溝4	コンクリート(m ²)	型枠	基礎材(m ³) (RC-40)	鋼製格子重 (枚)	ゲレ-フン ¹ 受枠寸法 (1桁重)	橋脚板 (枚)	
本線	NO. 9	+	0.5	左	A-1型	600×600×600	切土路肩部	135.006	U300型側溝	U400型側溝	0.377-(0.09+0.16)×0.15 = 0.34	4.50-(0.09+0.16)×2 = 4.00	1.00	1.0	735×7.35×81		
本線	NO. 17	+	0.5	右	A-2型	600×600×600	盛土路肩部	133.758	U300型側溝	U400型側溝	0.377-(0.09+0.16)×0.15 = 0.34	4.50-(0.09+0.16)×2 = 4.00	1.00	1.0	735×7.35×81		
Dランプ	NO. 8	+	4.0	左	A-3型	600×600×600	切土路肩部	132.880	U300型側溝	縦溝工B型300	U300型側溝	0.377-(0.09+0.09+0.09)×0.15 = 0.34	4.50-(0.09+0.09+0.09)×2 = 3.96	1.00	1.0	735×7.35×81	
Dランプ	NO. 11	+	14.8	右	A-4型	600×600×600	切土路肩部	137.520	U300型側溝	縦溝工B型300	U300型側溝	0.377-(0.09+0.09)×0.15 = 0.35	4.50-(0.09+0.09)×2 = 4.14	1.00	1.0	735×7.35×81	
本線	NO. 25	+		左	A-5型	600×600×600	切土路肩部	132.191	U300型側溝	縦溝工B型300	U300型側溝	0.377-(0.09+0.09+0.09)×0.15 = 0.34	4.50-(0.09+0.09+0.09)×2 = 3.96	1.00	1.0	735×7.35×81	
Cランプ	NO. 17	+	6	右	A-6型	600×600×600	盛土路肩部	135.877	U300型側溝	縦溝工B型300	縦溝工B型300	0.377-(0.09+0.09)×0.15 = 0.35	4.50-(0.09+0.09)×2 = 4.14	1.00	1.0	735×7.35×81	
本線	NO. 30	+	10.1	左	A-7型	600×600×600	切土路肩部	131.214	U300型側溝	縦溝工B型300	U300型側溝	0.377-(0.09+0.09+0.09)×0.15 = 0.34	4.50-(0.09+0.09+0.09)×2 = 3.96	1.00	1.0	735×7.35×81	
本線	NO. 39	+	10.0	右	A-8型	600×600×600	切土路肩部	125.830	U300型側溝	縦溝工B型300	U300型側溝	0.377-(0.09+0.09+0.09)×0.15 = 0.34	4.50-(0.09+0.09+0.09)×2 = 3.96	1.00	1.0	735×7.35×81	
本線	NO. 45	+		右	A-9型	600×600×600	切土路肩部	120.398	U300型側溝	U300型側溝	縦溝工B型300	0.377-(0.09+0.09+0.09)×0.15 = 0.34	4.50-(0.09+0.09+0.09)×2 = 3.96	1.00	1.0	735×7.35×81	
本線	NO. 47	+	19.5	左	A-10型	600×600×600	盛土路肩部	117.460	U300型側溝	U300型側溝	U400型側溝	0.377-(0.09+0.09+0.16)×0.15 = 0.33	4.50-(0.09+0.09+0.16)×2 = 3.82	1.00	1.0	735×7.35×81	
本線	NO. 52	+	4.5	左	A-11型	600×600×600	切土路肩部	113.210	U400型側溝	縦溝工B型300	U400型側溝	0.377-(0.16+0.09+0.16)×0.15 = 0.32	4.50-(0.16+0.09+0.16)×2 = 3.68	1.00	1.0	735×7.35×81	
本線	NO. 52	+	8.5	右	A-12型	600×600×600	切土路肩部	112.973	U300型側溝	縦溝工A型300	U300型側溝	0.377-(0.09+0.09+0.09)×0.15 = 0.34	4.50-(0.09+0.09+0.09)×2 = 3.96	1.00	1.0	735×7.35×81	
本線	NO. 61	+	4.0	左	A-13型	600×600×600	切土路肩部	104.235	U300型側溝	縦溝工B型300	U300型側溝	0.377-(0.09+0.09+0.09)×0.15 = 0.34	4.50-(0.09+0.09+0.09)×2 = 3.96	1.00	1.0	735×7.35×81	
本線	NO. 62	+	5.0	右	A-14型	600×600×600	切土路肩部	103.148	U300型側溝	U300型側溝	縦溝工B型300	0.377-(0.09+0.09+0.09)×0.15 = 0.34	4.50-(0.09+0.09+0.09)×2 = 3.96	1.00	1.0	735×7.35×81	
本線	NO. 72	+	5.0	左	A-15型	600×600×600	切土路肩部	93.110	U300型側溝	縦溝工B型300	U300型側溝	0.377-(0.09+0.09+0.09)×0.15 = 0.34	4.50-(0.09+0.09+0.09)×2 = 3.96	1.00	1.0	735×7.35×81	
本線	NO. 72	+	10	右	A-16型	600×600×600	切土路肩部	93.235	U300型側溝	縦溝工B型300	U300型側溝	0.377-(0.09+0.09+0.09)×0.15 = 0.34	4.50-(0.09+0.09+0.09)×2 = 3.96	1.00	1.0	735×7.35×81	
Dランプ	NO. 7	+	15.1	左	A-17型	600×600×700	切土路肩部	132.792	400×420	U300型側溝	U300型側溝	0.422-(0.168+0.09)×0.15 = 0.38	4.76-(0.168+0.09)×2 = 4.60	1.00	1.0	735×7.35×81	
本線	NO. 14	+	11.4	右	A-18型	600×600×600	盛土路肩部	134.128	U300型側溝	U300型側溝	既設縦溝300	0.377-(0.09+0.09+0.09)×0.15 = 0.34	4.50-(0.09+0.09+0.09)×2 = 3.96	1.00	1.0	735×7.35×81	
Aランプ	NO. 3	+	2.1	右	A-19型	600×600×600	盛土路肩部	136.687	既設縦溝300	U300型側溝	U300型側溝	0.377-(0.09+0.09+0.09)×0.15 = 0.34	4.50-(0.09+0.09+0.09)×2 = 3.96	1.00	1.0	735×7.35×81	
本線	NO. 12	+	0.5	左	B-1型	700×700×650	切土路肩部	134.349	U400型側溝	500×500	U300型側溝	0.467-(0.16+0.25)×0.15 = 0.41	5.44-(0.16+0.25)×2 = 5.62	1.21	1.0	820×820×81	
本線	NO. 13	+	17.2	左	B-2型	700×700×650	盛土路肩部	134.065	U500型側溝	既設縦溝300	U500型側溝	0.467-(0.25+0.09+0.25)×0.15 = 0.38	5.44-(0.25+0.09+0.25)×2 = 4.26	1.21	1.0	820×820×81	
本線	NO. 53	+	4.9	左	B-3型	700×700×650	切土路肩部	112.190	U400型側溝	縦溝工B型300	U300型側溝	0.467-(0.20+0.09)×0.15 = 0.42	5.44-(0.20+0.09)×2 = 4.86	1.21	1.0	820×820×81	
Aランプ	NO. 8	+	18.0	左	C-1型	900×900×700	切土路肩部	132.520	600×400	U300型側溝	U300型側溝	0.635-(0.24+0.09)×0.15 = 0.59	7.14-(0.24+0.09)×2 = 6.48	1.69	1.0	1020×1020×96	
Bランプ	NO. 6	+	10.0	右	D-1型	1000×1000×600	切土路肩部	133.365	U300型側溝 U400型側溝	U400型側溝	U400型側溝	0.839-(0.09+0.16+0.16)×0.15 = 0.78	7.20-(0.09+0.16+0.16)×2 = 6.38	2.25	1.0	1135×1135×106	
Dランプ	NO. 8	+	4.0	左	E-1型	500×500×500	切土小段部	146.880		C型小段300型	縦溝工B型300	0.291-(0.09+0.09)×0.15 = 0.26	3.38-(0.09+0.09)×2 = 3.02	0.81			1.0
本線	NO. 39	+	11.0	右	E-2型	500×500×500	切土小段部	139.777	C型小段300型	縦溝工B型300	縦溝工B型300	0.291-(0.09+0.09)×0.15 = 0.26	3.38-(0.09+0.09)×2 = 3.02	0.81			1.0
本線	NO. 45	+		右	E-5型	500×500×500	切土小段部	126.620	U300型側溝	縦溝工B型300	縦溝工B型300	0.291-(0.09+0.09)×0.15 = 0.26	3.38-(0.09+0.09)×2 = 3.02	0.81			1.0
本線	NO. 52	+	4.5	左	E-6型	500×500×500	切土小段部	127.160	C型小段300型	縦溝工B型300	縦溝工B型300	0.291-(0.09+0.09)×0.15 = 0.26	3.38-(0.09+0.09)×2 = 3.02	0.81			1.0
本線	NO. 56	+	11.8	右	E-7型	500×500×500	盛土小段部	88.808	縦溝工A型300	A型小段300型	縦溝工A型300	0.291-(0.09+0.09+0.09)×0.15 = 0.25	3.38-(0.09+0.09+0.09)×2 = 2.84	0.81			1.0
本線	NO. 57	+	15.1	右	E-8型	500×500×500	盛土小段部	92.575	A型小段300型	縦溝工A型300	縦溝工A型300	0.291-(0.09+0.09+0.09)×0.15 = 0.25	3.38-(0.09+0.09+0.09)×2 = 2.84	0.81			1.0
本線	NO. 57	+	15.1	右	E-9型	500×500×500	盛土小段部	92.575	A型小段300型	A型小段300型	縦溝工A型300	0.291-(0.09+0.09+0.09)×0.15 = 0.25	3.38-(0.09+0.09+0.09)×2 = 2.84	0.81			1.0
本線	NO. 58	+	9.9	右	E-10型	500×500×500	盛土小段部	101.863	A型小段300型	縦溝工A型300	縦溝工A型300	0.291-(0.09+0.09)×0.15 = 0.26	3.38-(0.09+0.09)×2 = 3.02	0.81			1.0
本線	NO. 58	+	9.7	左	E-11型	500×500×500	盛土小段部	91.917	A型小段300型	縦溝工A型300	縦溝工A型300	0.291-(0.09+0.09)×0.15 = 0.26	3.38-(0.09+0.09)×2 = 3.02	0.81			1.0
本線	NO. 58	+	1.0	左	E-12型	500×500×500	盛土小段部	87.329	A型小段300型	縦溝工A型300	縦溝工A型300	0.291-(0.09+0.09+0.09)×0.15 = 0.25	3.38-(0.09+0.09+0.09)×2 = 2.84	0.81			1.0
本線	NO. 57	+	19.4	左	E-13型	500×500×500	盛土小段部	82.408	A型小段300型	縦溝工A型300	縦溝工A型300	0.291-(0.09+0.09+0.09)×0.15 = 0.25	3.38-(0.09+0.09+0.09)×2 = 2.84	0.81			1.0
本線	NO. 57	+	19.4	左	E-14型	500×500×500	盛土小段部	77.408	A型小段300型	縦溝工A型300	縦溝工A型300	0.291-(0.09+0.09+0.09)×0.15 = 0.25	3.38-(0.09+0.09+0.09)×2 = 2.84	0.81			1.0
本線	NO. 57	+	19.4	左	E-15型	500×500×500	盛土小段部	72.408	A型小段300型	縦溝工A型300	縦溝工A型300	0.291-(0.09+0.09+0.09)×0.15 = 0.25	3.38-(0.09+0.09+0.09)×2 = 2.84	0.81			1.0
本線	NO. 61	+	4.0	左	E-16型	500×500×500	切土小段部	118.185	C型小段300型	縦溝工B型300	縦溝工B型300	0.291-(0.09+0.09)×0.15 = 0.26	3.38-(0.09+0.09)×2 = 3.02	0.81			1.0
本線	NO. 62	+	5.0	右	E-17型	500×500×500	切土小段部	117.098	C型小段300型	縦溝工B型300	縦溝工B型300	0.291-(0.09+0.09)×0.15 = 0.26	3.38-(0.09+0.09)×2 = 3.02	0.81			1.0
本線	NO. 65	+	16.0	左	E-18型	500×500×500	盛土小段部	94.583	A型小段300型	縦溝工A型300	縦溝工A型300	0.291-(0.09+0.09+0.09)×0.15 = 0.25	3.38-(0.09+0.09+0.09)×2 = 2.84	0.81			1.0
本線	NO. 65	+	2.1	左	E-19型	500×500×500	盛土小段部	90.274	A型小段300型	縦溝工A型300	縦溝工A型300	0.291-(0.09+0.09+0.09)×0.15 = 0.25	3.38-(0.09+0.09+0.09)×2 = 2.84	0.81			1.0
本線	NO. 72	+	5.0	左	E-20型	500×500×500	切土小段部	107.060	C型小段300型	縦溝工A型300	縦溝工A型300	0.291-(0.09+0.09+0.09)×0.15 = 0.25	3.38-(0.09+0.09+0.09)×2 = 2.84	0.81			1.0
本線	NO. 72	+	5.0	左	E-21型	500×500×500	切土小段部	121.060	C型小段300型	縦溝工A型300	縦溝工A型300	0.291-(0.09+0.09)×0.15 = 0.26	3.38-(0.09+0.09)×2 = 3.02	0.81			1.0
本線	NO. 72	+	10.0	右	E-22型	500×500×500	切土小段部	107.185	C型小段300型	縦溝工A型300	縦溝工A型300	0.291-(0.09+0.09)×0.15 = 0.26	3.38-(0.09+0.09)×2 = 3.02	0.81			1.0

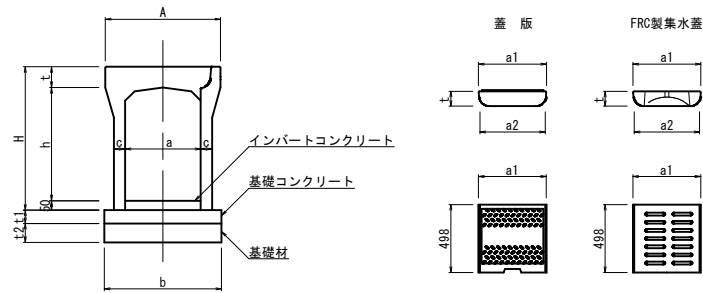
実施設計図

鹿 児 島 県	
工事名	道路改築工事(阿久根高尾野道路R8-2工区)
河川名	一般国道504号
工事箇所	出水市 高尾野町 下高尾野 地内
図面種類	集水樹工詳細図その3
縮尺	各図参照
図面番号	全 40 葉 第 26 号

第1号自由勾配側溝



標準断面図
縦断面用



第1号自由勾配側溝工 数量表

種別	摘要	計算式	数量	1ヶ所当り 単位
基礎材	t=100mm	$0.85 \times (16.00+10.00+6.00+4.00) + 0.88 \times (6.00+4.00+4.00) + 0.90 \times (4.00+3.04)$	49.26	m ²
基礎型枠		$0.12 \times 57.04 \times 2$	13.69	m ²
基礎コンクリート	$\sigma_{ck}=18N/mm^2$	$[0.85 \times (16.00+10.00+6.00+4.00) + 0.88 \times (6.00+4.00+4.00) + 0.90 \times (4.00+3.04)] \times 0.12$	5.91	m ³
インバートコンクリート	$\sigma_{ck}=18N/mm^2$	インバート数量表より	4.54	m ³
自由勾配側溝	600 × 600	L=16.00	16.00	m
	600 × 700	L=10.00	10.00	m
	600 × 800	L=6.00	6.00	m
	600 × 900	L=4.00	4.00	m
	600 × 1000	L=6.00	6.00	m
	600 × 1100	L=4.00	4.00	m
	600 × 1200	L=4.00	4.00	m
	600 × 1300	L=4.00	4.00	m
600 × 1400	L=3.04	3.04	m	
FRC製集水蓋	L=500mm	$0.2 \text{枚/m} \times 57.04 \times 0.20 = 11.41 \approx 11.00$	11.00	枚
蓋版	L=500mm	$0.8 \text{枚/m} \times 57.04 \times 0.80 = 45.63 \approx 46.00$	46.00	枚

0.2枚/m : 11.04 × 0.20 = 2.21 ≈ 2
0.8枚/m : 11.04 × 0.80 = 8.83 ≈ 9

寸法・材料表(縦断面用600型)

呼称 a × h	寸法 (mm)								基礎材料			
	A	H	t	c	b	t1	t2	a1	a2	基礎材 (m)	基礎コンクリート (m)	基礎型枠 (m)
600 × 600	830	790	140							8.50	1.020	2.40
600 × 700		890		75	850							
600 × 800		990										
600 × 900		1090										
600 × 1000		1190										
600 × 1100		1290		90	880	120	100	700	685	8.80	1.056	
600 × 1200		1390								9.00	1.080	
600 × 1300		1490										
600 × 1400		1590		100	900							

第1号自由勾配側溝 インバート数量表

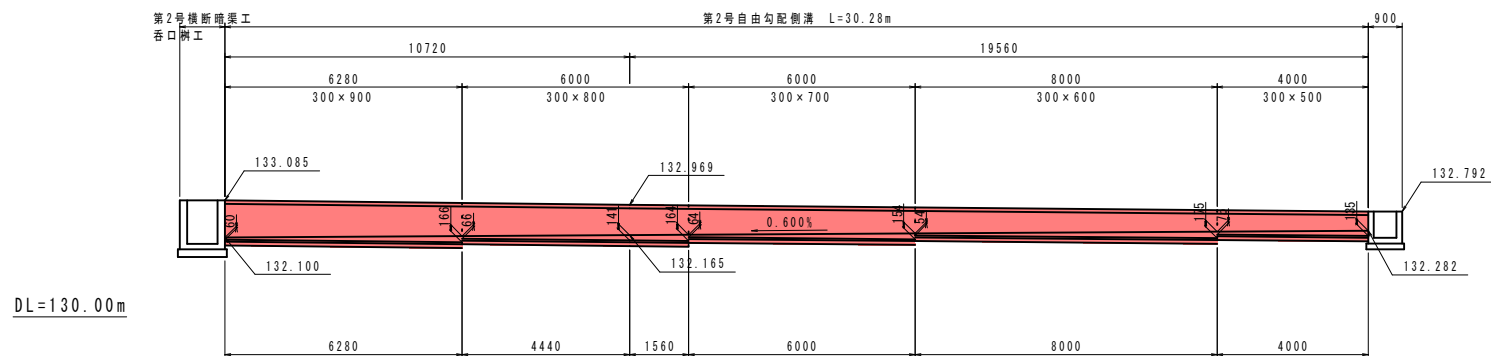
内空幅 (m)	距離 (m)	インバート高 (m)	平均高 (m)	コンクリート (m ³)	計算式	
0.600	3.040	0.065	0.157	0.111	0.202/3.04 × 10 = 0.664m ³ /10m	
	4.000	0.057	0.178	0.118	0.283/4.0 × 10 = 0.708m ³ /10m	
	4.000	0.078	0.195	0.137	0.329/4.0 × 10 = 0.823m ³ /10m	
	4.000	0.095	0.181	0.138		
	6.000	0.081	0.184	0.133	0.479	
	4.000	0.084	0.152	0.118	0.283	
	6.000	0.052	0.153	0.103	0.371	
	10.000	0.053	0.171	0.112	0.672	
	9.820	0.071	0.187	0.129	0.760	
	4.800	0.187	0.244	0.216	0.622	
	1.380	0.244	0.250	0.247	0.205	
	インバートコンクリート 合計				4.537	

実施設計図

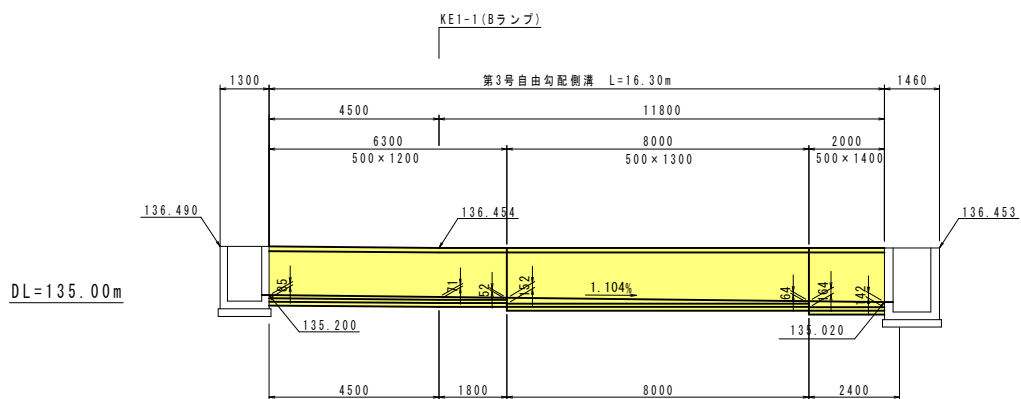
鹿 児 島 県	
工事名	道路改築工事(阿久根高尾野道路R8-2工区)
河川 路線	一般国道504号
工事箇所	出水市 高尾野町 下高尾野 地内
図面種類	第1号自由勾配側溝
縮尺	各図参照
図面番号	全 40 葉 第 27 号

第2号自由勾配側溝

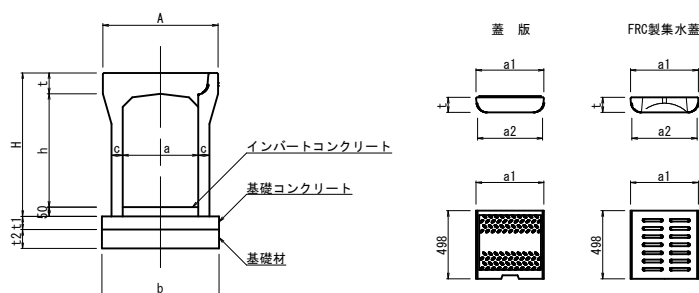
NO.20(本線)



第3号自由勾配側溝



標準断面図
縦断用



寸法・材料表(縦断用300型)

呼称	寸法(mm)										基礎材料		
	A	H	t	c	b	t1	t2	a1	a2	基礎材(m ²)	基礎コンクリート(m ²)	基礎型枠(m ²)	
300×500		645		55	510					5.10	0.255	1.00	
300×600		745											
300×700	500	845	95	65	530	50	100	400	385	5.30	0.265		
300×800		945											
300×900		1045		75	550					5.50	0.275		

寸法・材料表(縦断用500型)

呼称	寸法(mm)										基礎材料		
	A	H	t	c	b	t1	t2	a1	a2	基礎材(m ²)	基礎コンクリート(m ²)	基礎型枠(m ²)	
500×1200		1375								7.90	0.711	1.80	
500×1300		1475	125	95	790	90	100	600	585				
500×1400		1575											

第2号自由勾配側溝工 数量表

種別	摘要	計算式	数量	単位
基礎材	t=100mm	$0.51 \times 4.00 + 0.53 \times (8.00 + 6.00 + 6.00) + 0.55 \times 6.28$	16.09	m
基礎型枠		$0.05 \times 30.28 \times 2$	3.03	m
基礎コンクリート	$\sigma_{ck}=18N/mm^2$	$[0.51 \times 4.00 + 0.53 \times (8.00 + 6.00 + 6.00) + 0.55 \times 6.28] \times 0.05$	0.80	m ³
インバートコンクリート	$\sigma_{ck}=18N/mm^2$	インバート数量表より	1.02	m ³
自由勾配側溝	300×500	L=4.00	4.00	m
	300×600	L=8.00	8.00	m
	300×700	L=6.00	6.00	m
	300×800	L=6.00	6.00	m
FRC製集水蓋	L=500mm	0.2枚/m : $30.28 \times 0.20 = 6.06 \approx 6.00$	6.00	枚
	L=500mm	0.8枚/m : $30.28 \times 0.80 = 24.22 \approx 24.00$	24.00	枚

第2号自由勾配側溝 インバート数量表

内空幅(m)	距離(m)	インバート高(m)	平均高(m)	コンクリート(m ³)	計算式
0.300	6.280	0.060	0.166	0.213	$0.213/6.28 \times 10 = 0.339m^3/10m$
	4.440	0.066	0.141	0.139	$(0.139 + 0.072) / (4.44 + 1.56) \times 10 = 0.350m^3/10m$
	1.560	0.141	0.164	0.153	
	6.000	0.064	0.154	0.109	$0.196/6.0 \times 10 = 0.327m^3/10m$
	8.000	0.054	0.175	0.115	$0.276/8.0 \times 10 = 0.345m^3/10m$
	4.000	0.075	0.135	0.105	$0.126/4.0 \times 10 = 0.315m^3/10m$
インバートコンクリート 合計				1.022	

第3号自由勾配側溝工 数量表

種別	摘要	計算式	数量	単位
基礎材	t=100mm	0.79×16.30	12.88	m
基礎型枠		$0.09 \times 16.30 \times 2$	2.93	m
基礎コンクリート	$\sigma_{ck}=18N/mm^2$	$0.79 \times 16.30 \times 0.09$	1.16	m ³
インバートコンクリート	$\sigma_{ck}=18N/mm^2$	インバート数量表より	0.82	m ³
自由勾配側溝	500×1200	L=6.30	6.30	m
	500×1300	L=8.00	8.00	m
	500×1400	L=2.00	2.00	m
FRC製集水蓋	L=500mm	0.2枚/m : $16.30 \times 0.20 = 3.26 \approx 3.00$	3.00	枚
蓋版	L=500mm	0.8枚/m : $16.30 \times 0.80 = 13.04 \approx 13.00$	13.00	枚

第3号自由勾配側溝 インバート数量表

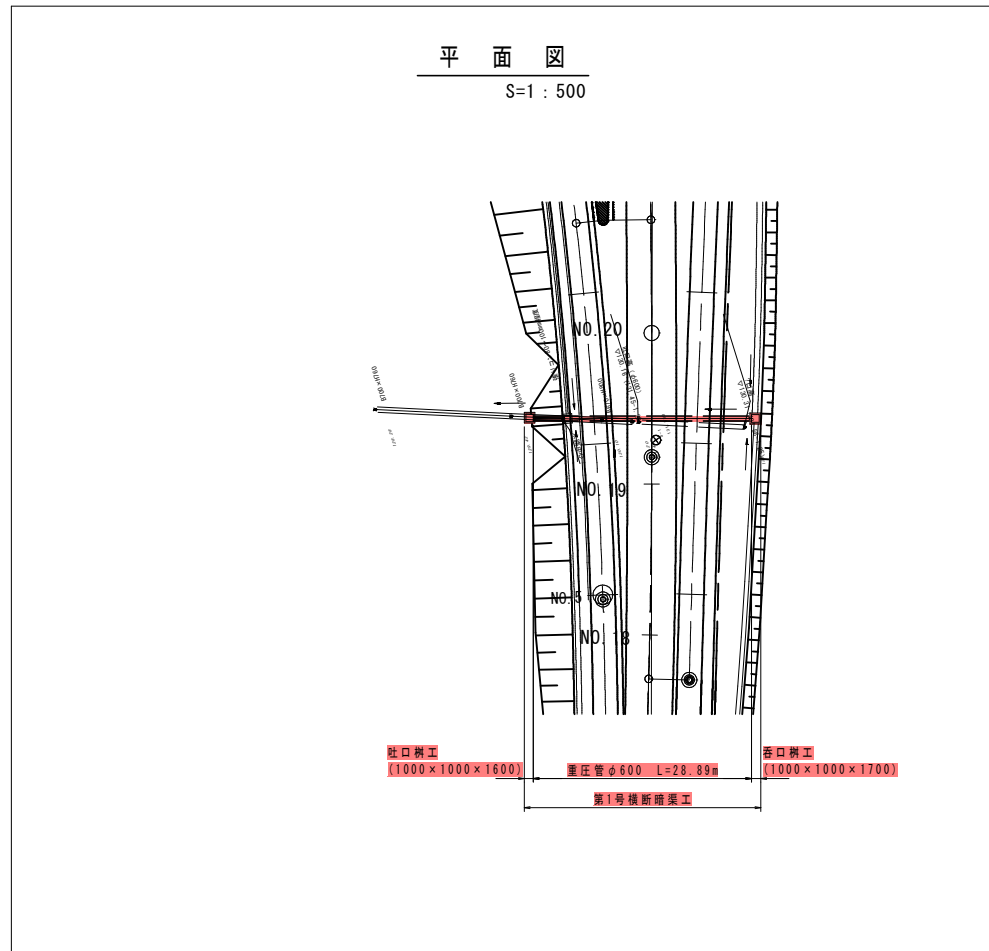
内空幅(m)	距離(m)	インバート高(m)	平均高(m)	コンクリート(m ³)	計算式
0.500	4.500	0.085	0.071	0.176	$(0.176 + 0.056) / (4.5 + 1.8) \times 10 = 0.368m^3/10m$
	1.800	0.071	0.052	0.056	
	8.000	0.152	0.064	0.108	$0.432/8.0 \times 10 = 0.540m^3/10m$
	2.000	0.164	0.142	0.153	$0.153/2.0 \times 10 = 0.765m^3/10m$
インバートコンクリート 合計				0.817	

実施設計図

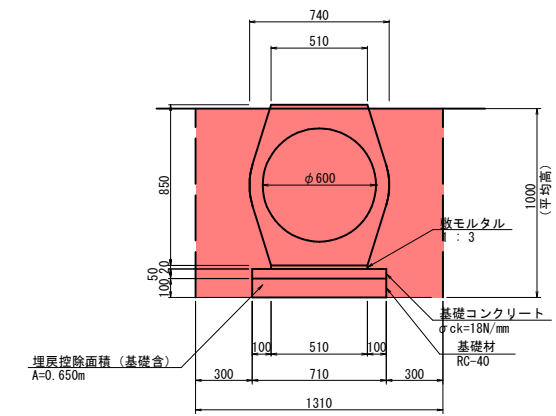
鹿 児 島 県	
工事名	道路改築工事(阿久根高尾野道路R8-2工区)
河川名	一般国道504号
工事箇所	出水市 高尾野町 下高尾野地内
図面種類	第2号・第3号自由勾配側溝
縮尺	各図参照
図面番号	全 40 葉 第 28 号

第1号横断暗渠工(1/2)

(本線 NO.19+8.68)



重圧管標準断面図 S=1:20
φ600



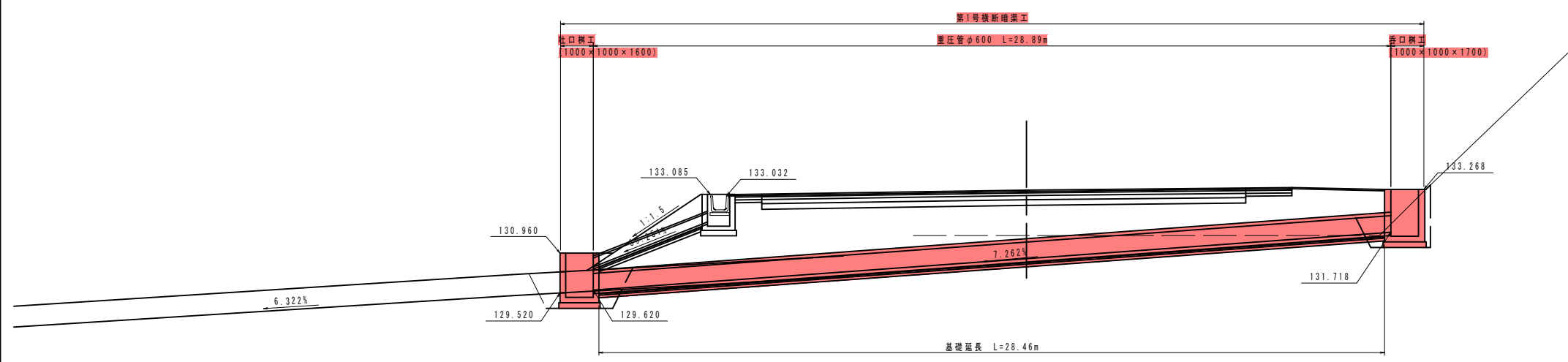
数量表 (φ600) 10m当り

名称	摘要	計算式	数量	単位
重圧管		$\phi 600 \times 2000$ W=1270kg	10.00	m
基礎修正		0.710×10.000	7.10	m ²
基礎材	RC-40 t=100mm	0.710×10.000	7.10	m ²
基礎コンクリート	$\sigma_{ck}=18N/mm^2$	$0.050 \times 0.710 \times 10.000$	0.36	m ³
基礎型枠		$0.050 \times 10.000 \times 2$	1.00	m ²
敷モルタル	1:3	$0.020 \times 0.510 \times 10.000$	0.10	m ³

NO.19+8.68 (本線)
FH=133.243

第1号横断暗渠工 数量表 1.0式当り

名称	規格	計算式	数量	単位
重圧管	φ600		= 28.890	28.89 m
敷モルタル	1:3	$0.020 \times 0.510 \times 28.46m$	= 0.290	0.29 m ³
基礎材	RC-40・t=100mm	$0.710 \times 28.46m$	= 20.207	20.21 m ²
基礎コンクリート	$\sigma_{ck}=18N/mm^2$	$0.050 \times 0.710 \times 28.46m$	= 1.010	1.01 m ³
基礎型枠		$0.05 \times 28.46m \times 2$	= 2.846	2.85 m ²
基礎修正		$0.710 \times 28.46m$	= 20.207	20.2 m ²
床底		$1.310 \times 1.000 \times 28.7m$	= 34.977	35.0 m ³
埋戻		$34.977 - 0.650 \times 28.7m$	= 17.622	17.6 m ³
残土処理		$34.977 - 17.622 / 0.9$	= 15.397	15.4 m ³
呑口構工		別途計上	= 1.000	1.0 箇所
吐口構工		別途計上	= 1.000	1.0 箇所



実施設計図

鹿 児 島 県	
工事名	道路改築工事(阿久根高尾野道路R8-2工区)
河川名	一般国道504号
工事箇所	出水市 高尾野町 下高尾野 地内
図面種類	第1号横断暗渠工(1/2)
縮尺	各図参照
図面番号	全 40 葉 第 29 号

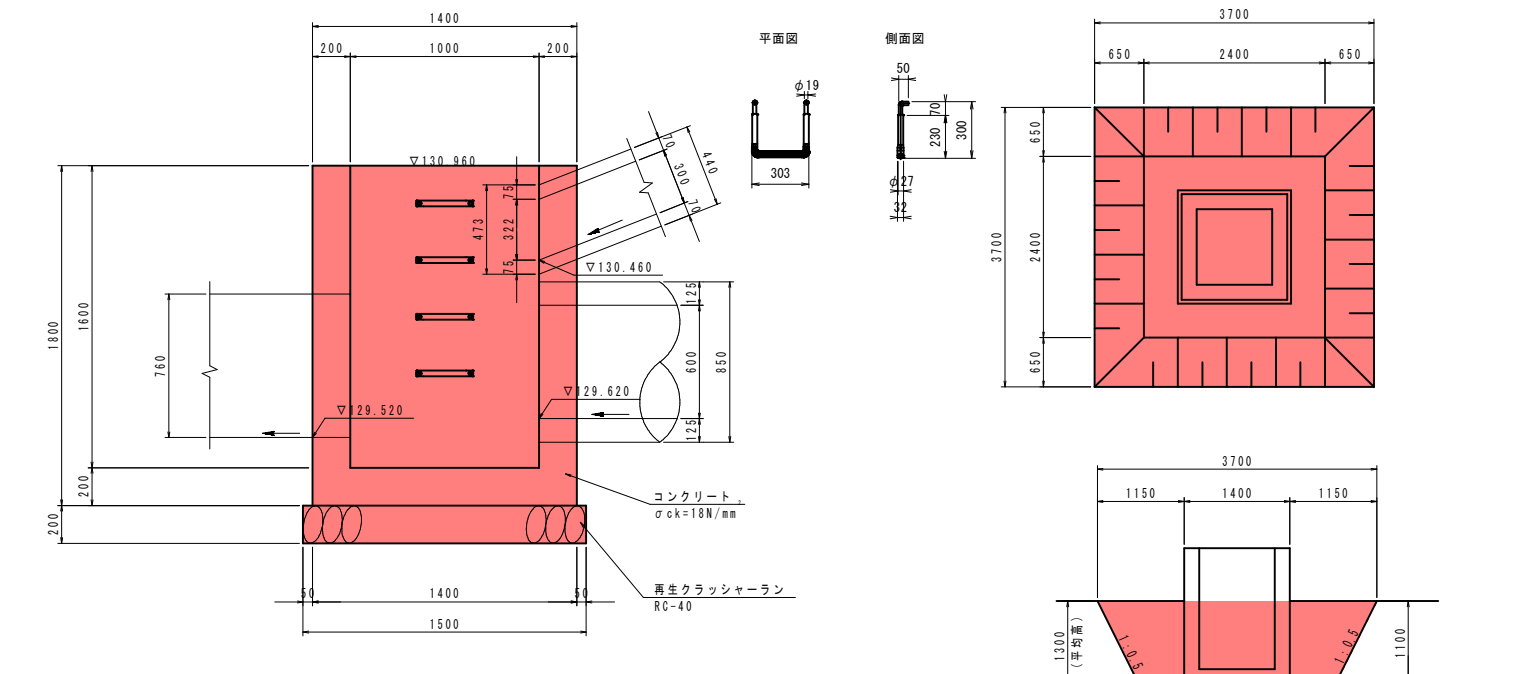
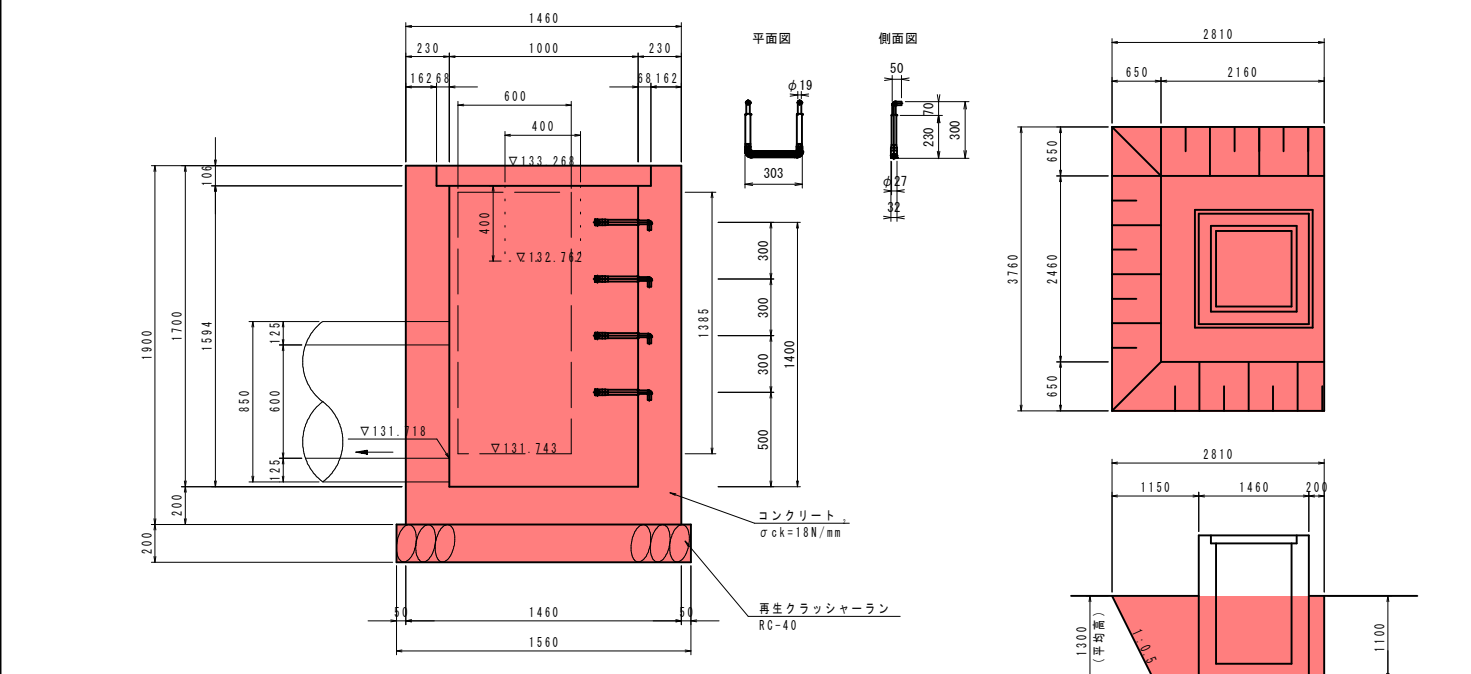
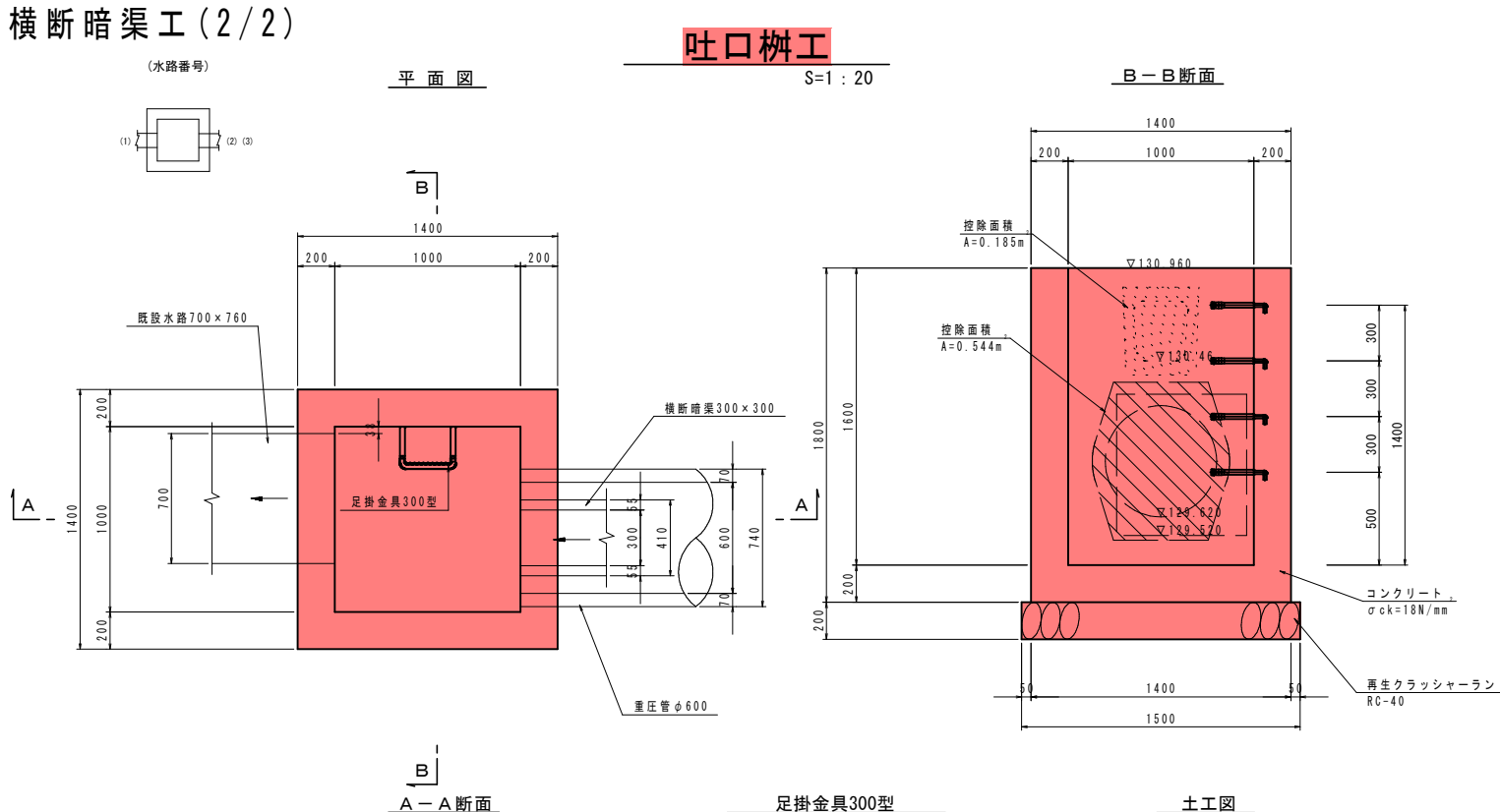
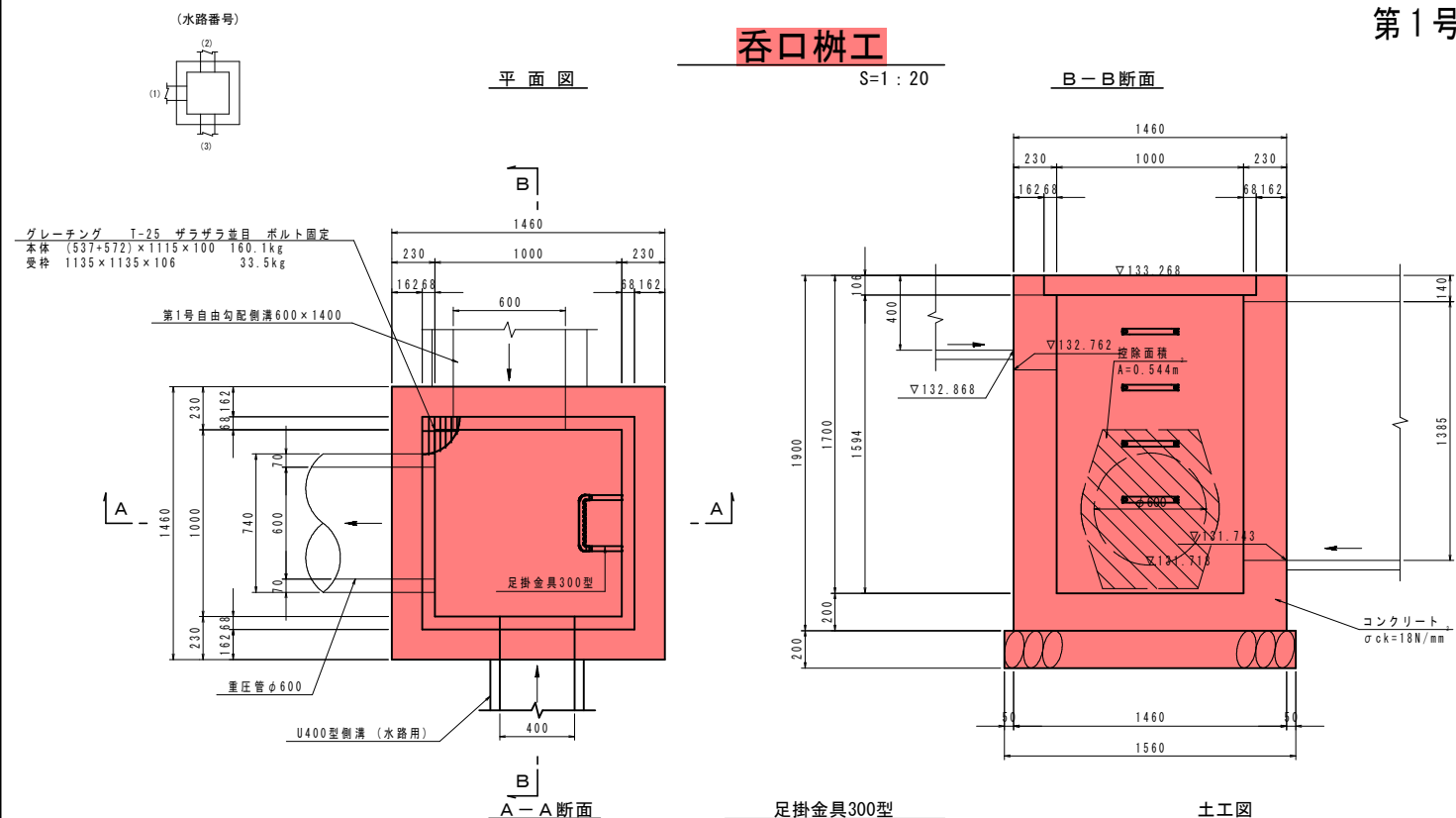
第1号横断暗渠工(2/2)

呑口柵工

S=1:20

吐口柵工

S=1:20



呑口柵工 (第1号横断暗渠工) 材料表

名称	規格	計算式	数量	単位
コンクリート	σck=18N/mm ²	全体: 1.460×1.460×1.900	=	4.050
		【控除分】内空: 1.000×1.000×1.594	=	-1.594
		鋼製蓋: 1.136×1.136×0.106	=	-0.137
		水路1: 0.544×0.230	=	-0.125
		水路2: 0.600×1.385×0.230	=	-0.191
		水路3: 0.400×0.400×0.230	=	-0.037
		合計	=	1.966
型枠		柵外側: 1.460×1.900×4	=	11.096
		柵内側: 1.000×1.794×4	=	7.176
		水路内側2: (0.600+1.385)×0.230×2	=	0.913
		水路内側3: (0.400+0.400)×0.230×2	=	0.368
		【控除分】水路抜断面1: 0.544×2	=	-1.088
		水路抜断面2: 0.600×1.385×2	=	-1.662
水路抜断面3: 0.400×0.400×2	=	-0.320		
		合計	=	16.483
グレーチング	T-25 本体 (537×572)×1115×100 160.1kg サザラ目 受枠 1135×1135×106 33.5kg			1.0 組
足掛金具	300型			4.0 本
再生クラッシャーラン	RC-40 t=200mm	1.560×1.560	=	2.434 2.43 m ²
基礎整正		1.560×1.560	=	2.434 2.4 m ²
床層		(3.760×2.810+2.460×2.160)×1/2×1.300	=	10.321 10.3 m ²
埋戻		10.321-(1.460×1.460×1.100+1.560×1.560×0.200)	=	7.490 7.5 m ²
残土処理		10.321-7.49/0.9	=	1.999 2.0 m ²

吐口柵工 (第1号横断暗渠工) 材料表

名称	規格	計算式	数量	単位
コンクリート	σck=18N/mm ²	全体: 1.400×1.400×1.800	=	3.528
		【控除分】内空: 1.000×1.000×1.600	=	-1.600
		水路1: 0.700×0.760×0.200	=	-0.106
		水路2: 0.185×0.200	=	-0.037
		水路3: 0.544×0.200	=	-0.109
				合計
型枠		柵外側: 1.400×1.800×4	=	10.080
		柵内側: 1.000×1.800×4	=	7.200
		水路内側1: (0.700+0.760)×0.200×2	=	0.584
		【控除分】水路抜断面1: 0.700×0.760×2	=	-1.064
		水路抜断面2: 0.185×2	=	-0.370
		水路抜断面3: 0.544×2	=	-1.088
		合計	=	15.342
足掛金具	300型			4.0 本
再生クラッシャーラン	RC-40 t=200mm	1.500×1.500	=	2.250 2.25 m ²
基礎整正		1.500×1.500	=	2.250 2.3 m ²
床層		(3.700×3.700+2.400×2.400)×1/2×1.300	=	12.643 12.6 m ²
埋戻		12.643-1.500×1.500×0.200-1.400×1.400×1.100	=	10.037 10.0 m ²
残土処理		12.643-10.037/0.9	=	1.491 1.5 m ²

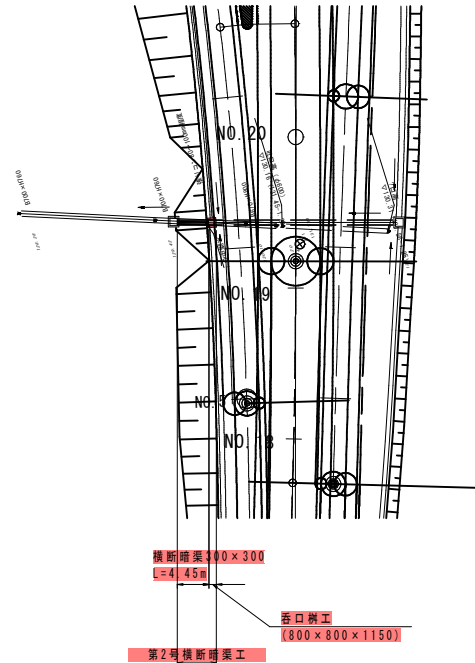
実施設計図

鹿 児 島 県	
工事名	道路改築工事(阿久根高尾野道路R8-2工区)
河川名	一般国道504号
路線	
工事箇所	出水市 高尾野町 下高尾野地内
図面種類	第1号横断暗渠工(2/2)
縮尺	各図参照
図面番号	全 40 葉 第 30 号

第2号横断暗渠工
(本線 NO.19+8.68)

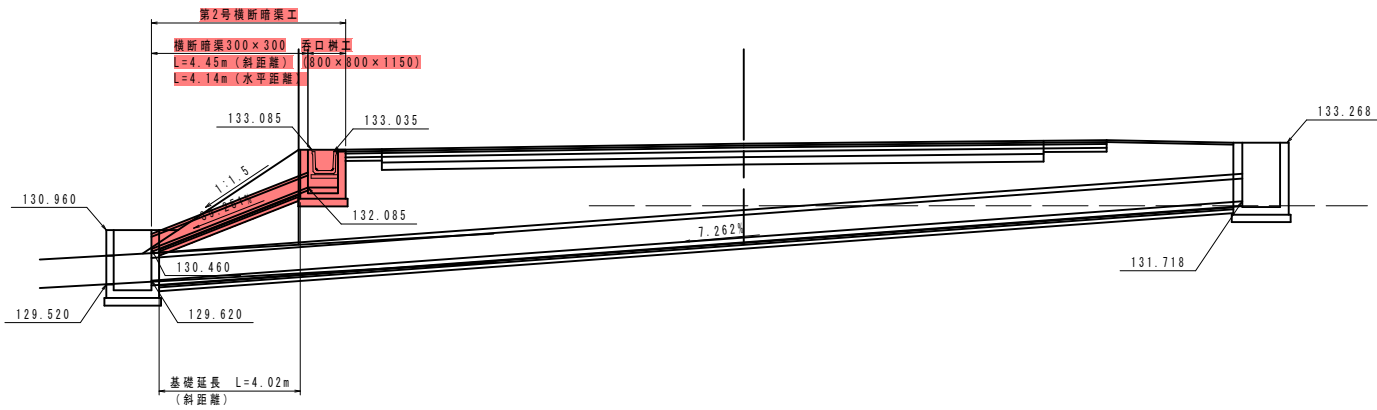
呑口柵工

平面図
S=1:500



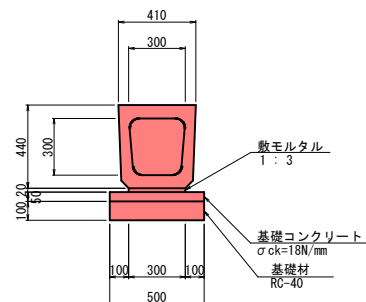
NO.19+8.68 (本線)

FH-133.243



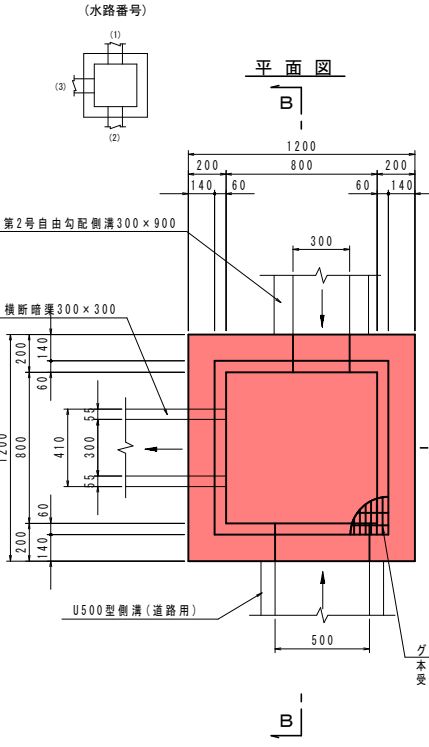
DL=125.00m

横断暗渠300×300 S=1:20

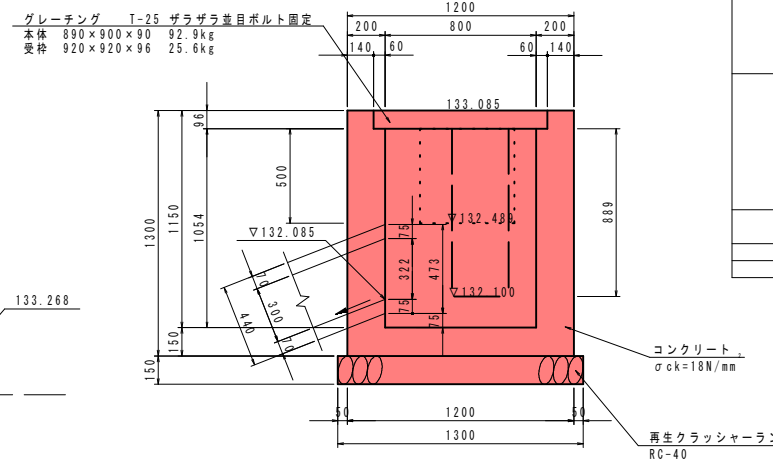


数量表(300×300)

名称	摘要	計算式	数量	単位
横断暗渠		$300 \times 300 \times 2000 \text{ W}=432\text{kg}$	10.00	m
基礎整正		0.500×10.000	5.00	m ²
基礎材	t=100mm	0.500×10.000	5.00	m ²
基礎コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	$0.050 \times 0.500 \times 10.000$	0.25	m ³
基礎型枠		$0.050 \times 10.000 \times 2$	1.00	m ²
敷モルタル	1:3	$0.020 \times 0.300 \times 10.000$	0.06	m ²



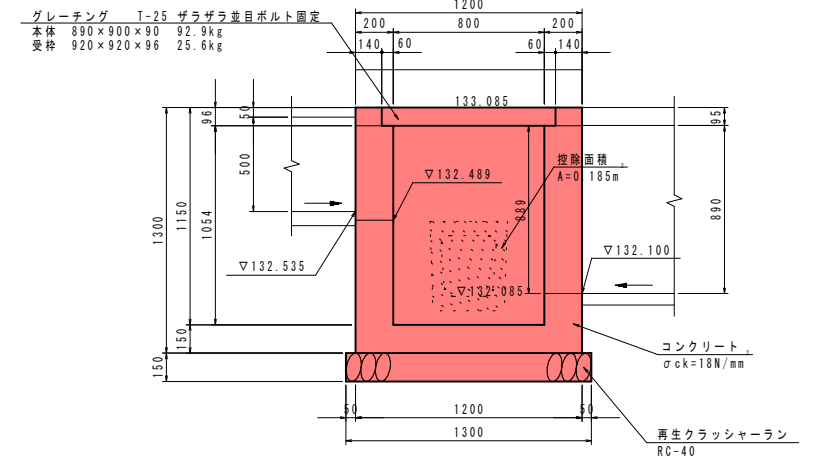
A-A断面



第2号横断暗渠工 数量表

名称	規格	計算式	数量	単位
横断暗渠	300×300		4.450	4.45 m
敷モルタル	1:3	$0.020 \times 0.300 \times 4.02\text{m}$	0.024	0.02 m ²
基礎材	RC-40・t=100mm	$0.500 \times 4.02\text{m}$	2.010	2.01 m ²
基礎コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	$0.050 \times 0.500 \times 4.02\text{m}$	0.101	0.10 m ³
基礎型枠		$0.050 \times 4.02\text{m} \times 2$	0.402	0.40 m ²
基礎整正		$0.500 \times 4.02\text{m}$	2.010	2.0 m ²
呑口柵工		別途計上	1.000	1.0 箇所

B-B断面



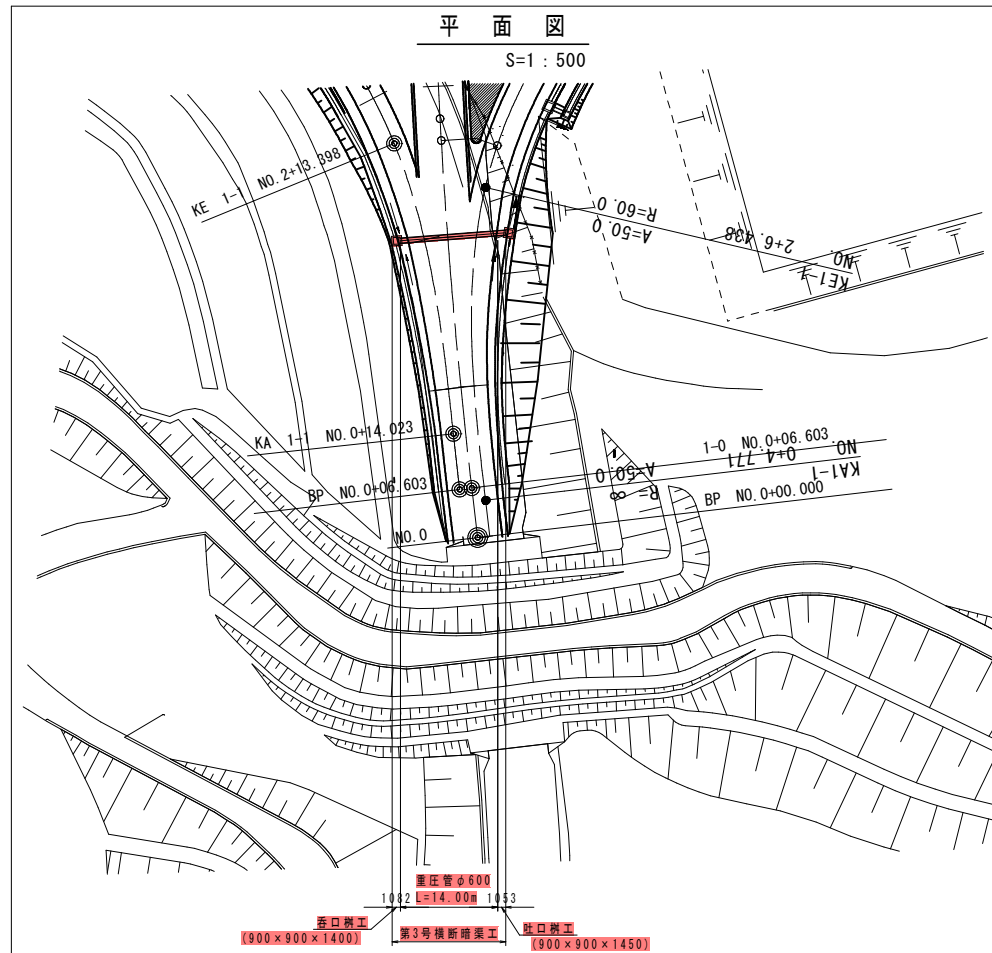
呑口柵工(第2号横断暗渠工) 材料表

名称	規格	計算式	数量	単位
コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	全体: $1.200 \times 1.200 \times 1.300$	=	1.872
		【控除分】内空: $0.800 \times 0.800 \times 1.054$	=	-0.675
		鋼製蓋: $0.920 \times 0.920 \times 0.096$	=	-0.081
型枠		水路1: $0.300 \times 0.889 \times 0.200$	=	-0.053
		水路2: $0.500 \times 0.500 \times 0.200$	=	-0.050
		水路3: 0.185×0.200	=	-0.037
		合計	=	0.976
		樹外側: $1.200 \times 1.300 \times 4$	=	6.240
		樹内側: $0.800 \times 1.204 \times 4$	=	3.853
グレーチング	T-25	水路内側1: $(0.300+0.889) \times 0.200 \times 2$	=	0.476
		水路内側2: $(0.500+0.500) \times 0.200 \times 2$	=	0.400
		【控除分】水路接断面1: $0.300 \times 0.889 \times 2$	=	-0.533
		水路接断面2: $0.500 \times 0.500 \times 2$	=	-0.500
		水路接断面3: 0.185×2	=	-0.370
		合計	=	9.566
再生クラッシャーラン	RC-40	1.300×1.300	=	1.690
基礎整正		1.300×1.300	=	1.690

実施設計図

鹿 児 島 県	
工事名	道路改築工事(阿久根高尾野道路R8-2工区)
河川名	一般国道504号
路線	出水市 高尾野町 下高尾野 地内
工事箇所	第2号横断暗渠工
図面種類	各図参照
縮尺	各図参照
図面番号	全 40 葉 第 31 号

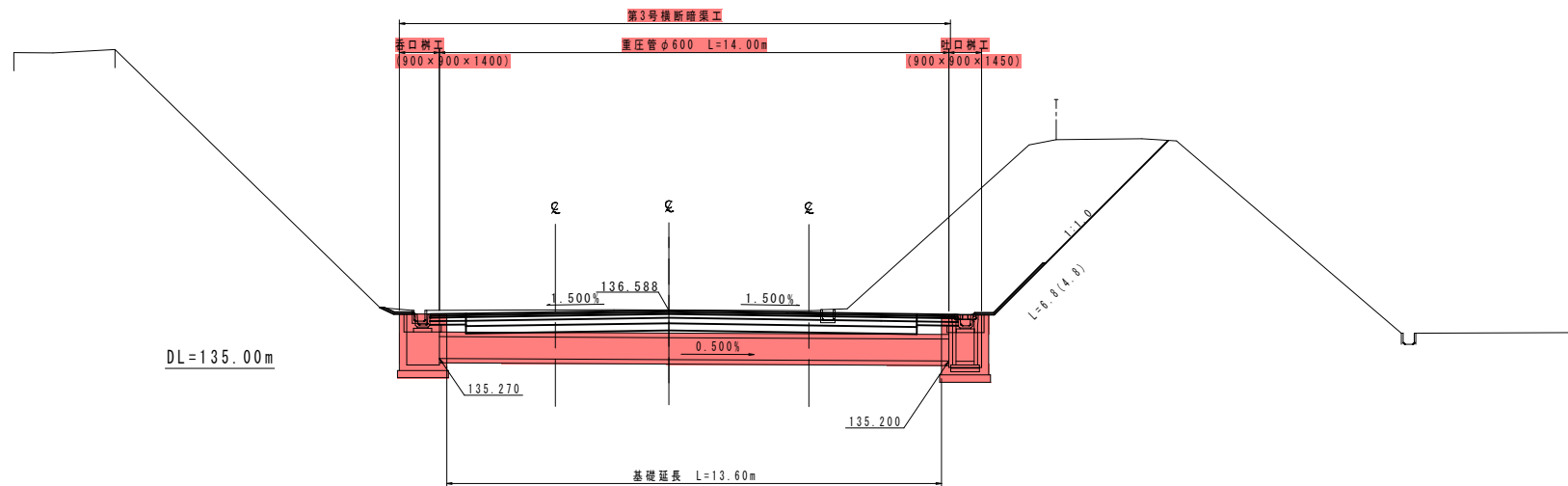
第3号横断暗渠工(1/2) (Eランプ NO.2)



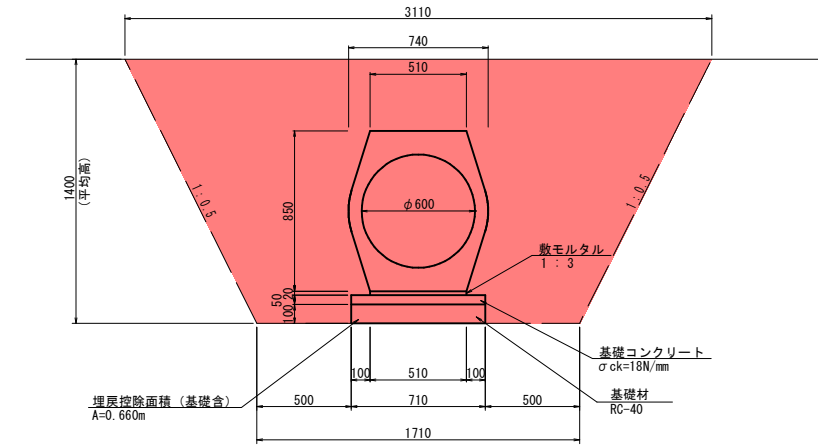
NO. 2 (Eランプ)
FH=136.588

A-NO. 2+0.152

B-NO. 2+0.048



重圧管標準断面図 S=1:20
φ600



数量表 (φ600) 10m当り

名称	摘要	計算式	数量	単位
重圧管		φ600×2000 W=1270kg	10.00	m
数モルタル		0.710×10.000	7.10	m ²
基礎材	t=100mm	0.710×10.000	7.10	m ²
基礎コンクリート	σck=18N/mm ²	0.050×0.710×10.000	0.36	m ³
基礎型枠		0.050×10.000×2	1.00	m ²
数モルタル		0.020×0.510×10.000	0.10	m ³

第3号横断暗渠工 数量表 1.0式当り

名称	規格	計算式	数量	単位
重圧管	φ600		14.00	m
数モルタル	1:3	0.020×0.510×13.60	0.139	0.14 m ³
基礎材	RC-40・t=150mm	0.710×13.60	9.656	9.66 m ²
基礎コンクリート	σck=18N/mm ²	0.050×0.710×13.60	0.483	0.48 m ³
基礎型枠		0.050×13.60×2	1.360	1.36 m ²
基礎修正		0.710×13.60	9.656	9.7 m ²
床底		(3.110+1.710)×1/2×1.400×13.60	45.886	45.9 m ²
埋戻		45.886-0.660×13.60	36.910	36.9 m ²
残土処理		45.886-36.910/0.9	4.875	4.9 m ³
呑口側工		別途計上	1.000	1.0箇所
吐口側工		別途計上	1.000	1.0箇所

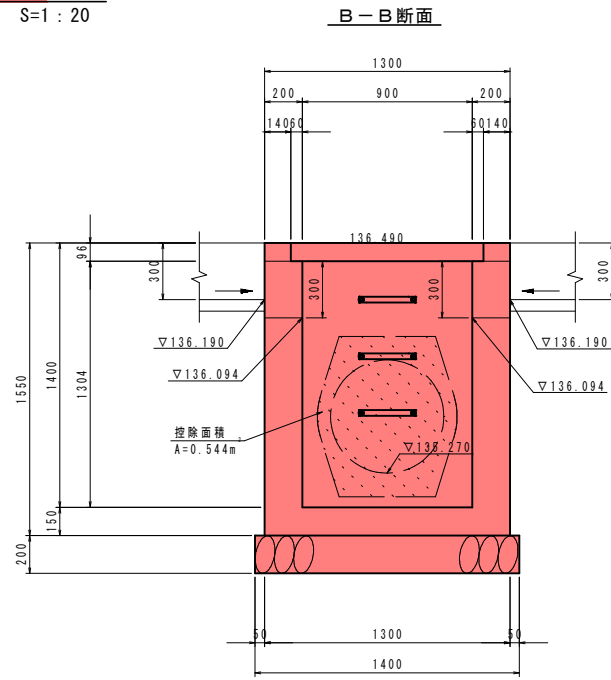
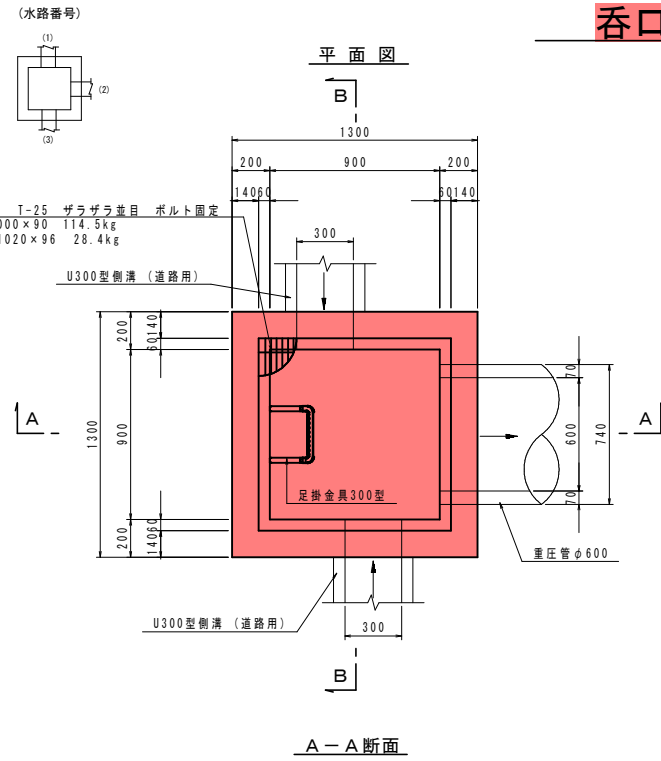
実施設計図

鹿児島県	
工事名	道路改築工事(阿久根高尾野道路R8-2工区)
河川名	一般国道504号
路線	
工事箇所	出水市 高尾野町 下高尾野 地内
図面種類	第3号横断暗渠工(1/2)
縮尺	各図参照
図面番号	全 40 葉 第 32 号

第3号横断暗渠工(2/2)

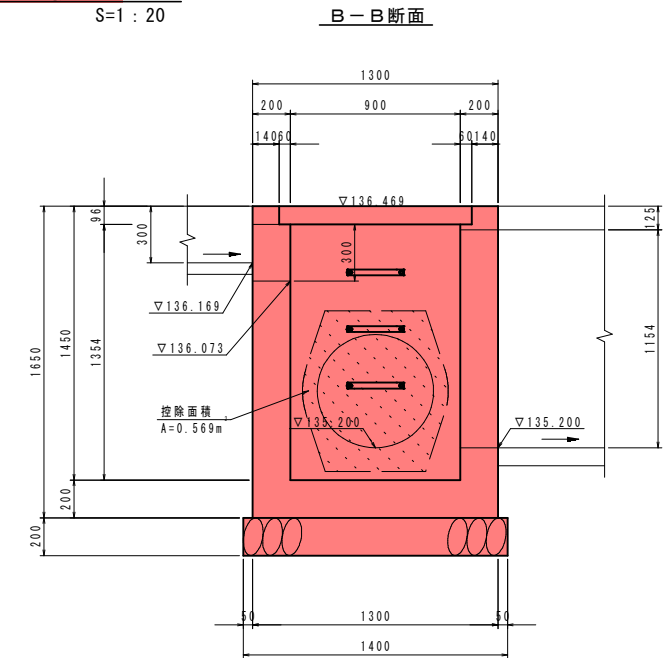
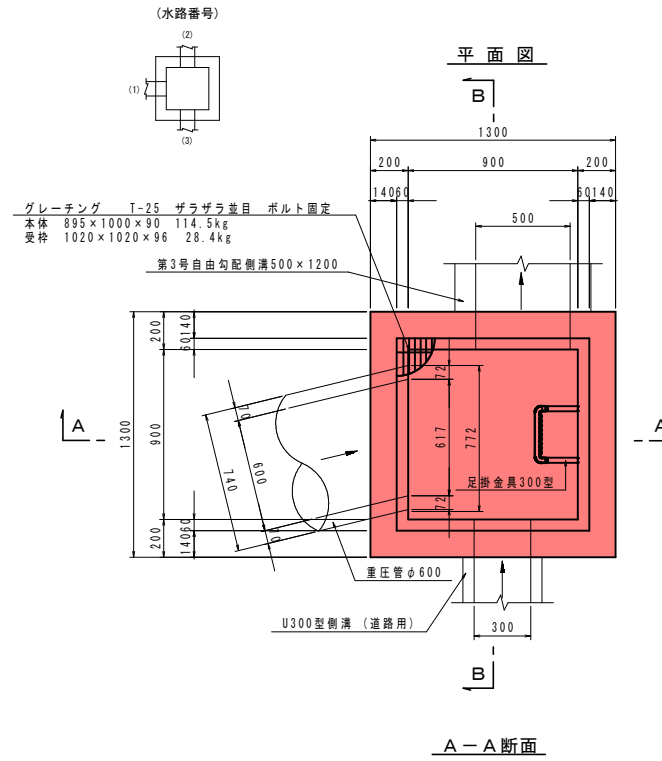
呑口柵工

S=1:20



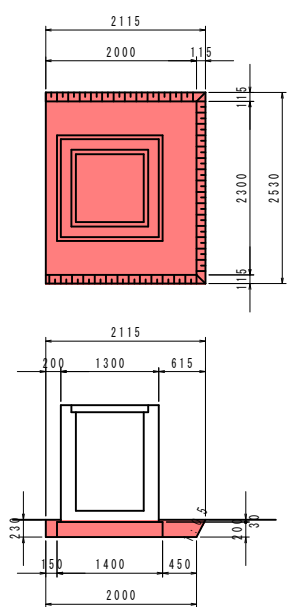
吐口柵工

S=1:20



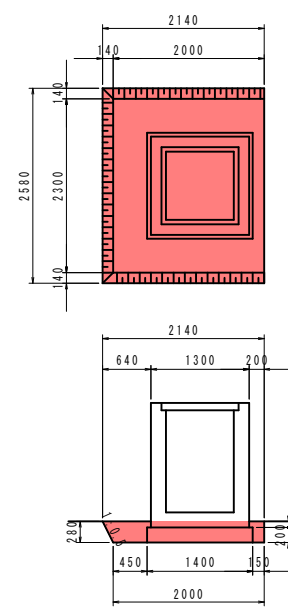
土工図

S=1:50



土工図

S=1:50



呑口柵工(第3号暗渠工) 材料表

名称	規格	計算式	数量	単位
コンクリート	σck=18N/mm ²	全体: 1.300×1.300×1.550	=	2.620
		【控除分】内空: 0.900×0.900×1.304	=	-1.056
		鋼製蓋: 1.020×1.020×0.096	=	-0.100
		水路1: 0.300×0.300×0.200	=	-0.018
		水路2: 0.544×0.200	=	-0.109
		水路3: 0.300×0.300×0.200	=	-0.018
		合計 =	1.319	
型枠		樹外側: 1.300×1.550×4	=	8.060
		樹内側: 0.900×1.454×4	=	5.234
		水路内側1: (0.300+0.300)×0.200×2	=	0.240
		水路内側3: (0.300+0.300)×0.200×2	=	0.240
		【控除分】水路抜断面1: 0.300×0.300×2	=	-0.180
		水路抜断面2: 0.544×2	=	-1.088
水路抜断面3: 0.300×0.300×2	=	-0.180		
		合計 =	12.326	
グレーチング	T-25	本体 895×1000×90 114.5kg		1.0
	φ5φ5並目	受枠 1020×1020×96 28.4kg		
足掛金具	300型		3.0	本
再生パワータ	RC-40 t=200mm	1.400×1.400	=	1.960
基面整正		1.400×1.400	=	1.960
床層		(2.530×2.115+2.000×2.300)×1/2×0.230	=	1.144
埋戻		1.144-1.400×1.400×0.200-1.300×1.300×0.030	=	0.701
残土処理		1.144-0.701/0.9	=	0.365

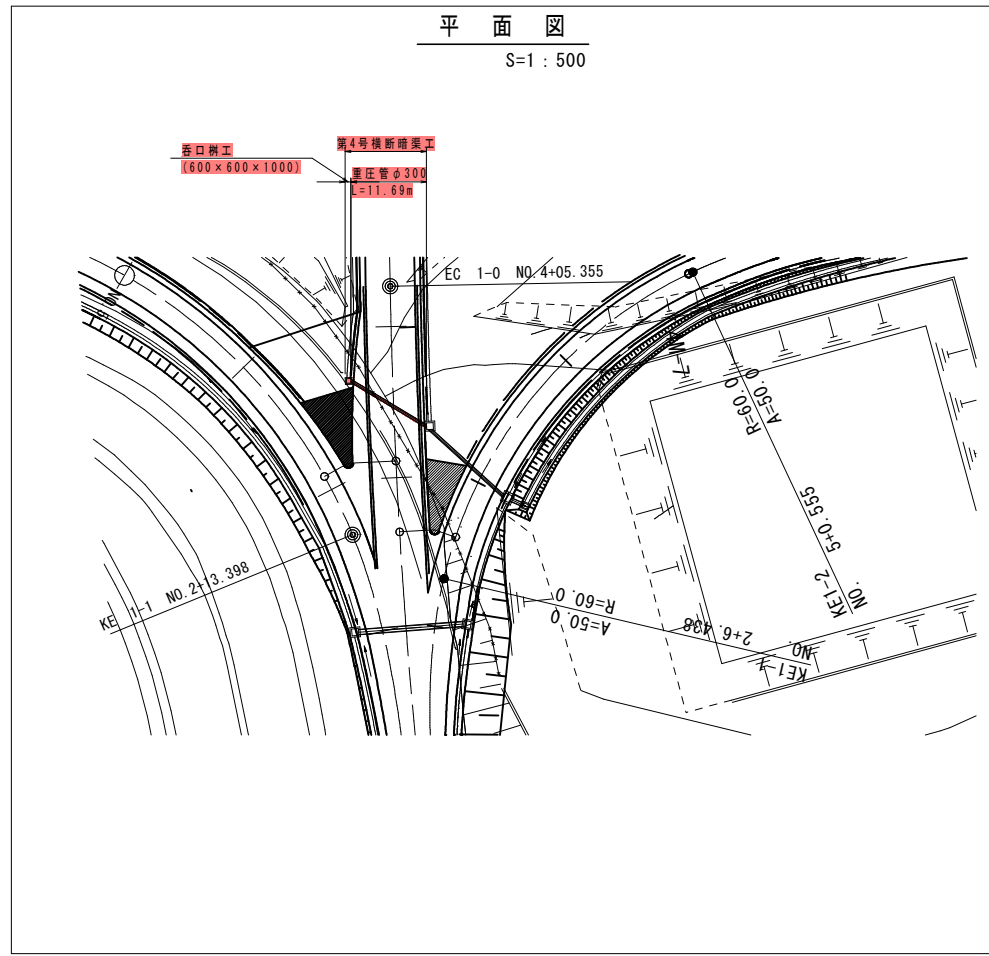
吐口柵工(第3号暗渠工) 材料表

名称	規格	計算式	数量	単位
コンクリート	σck=18N/mm ²	全体: 1.300×1.300×1.550	=	2.789
		【控除分】内空: 0.900×0.900×1.354	=	-1.097
		鋼製蓋: 1.020×1.020×0.096	=	-0.100
		水路1: 0.569×0.200	=	-0.114
		水路2: 0.500×1.144×0.200	=	-0.114
		水路3: 0.300×0.300×0.200	=	-0.018
		合計 =	1.346	
型枠		樹外側: 1.300×1.650×4	=	8.580
		樹内側: 0.900×1.554×4	=	5.594
		水路内側2: (0.500+1.154)×0.200×2	=	0.662
		水路内側3: (0.300+0.300)×0.200×2	=	0.240
		【控除分】水路抜断面1: 0.569×2	=	-1.138
		水路抜断面2: 0.500×1.144×2	=	-1.144
水路抜断面3: 0.300×0.300×2	=	-0.180		
		合計 =	12.614	
グレーチング	T-25	本体 895×1000×90 114.5kg		1.0
	φ5φ5並目	受枠 1020×1020×96 28.4kg		
足掛金具	300型		3.0	本
再生パワータ	RC-40 t=200mm	1.400×1.400	=	1.960
基面整正		1.400×1.400	=	1.960
床層		(2.580×2.140+2.000×2.300)×1/2×0.280	=	1.417
埋戻		1.417-1.400×1.400×0.200-1.300×1.300×0.030	=	0.890
残土処理		1.417-0.89/0.9	=	0.428

実施設計図

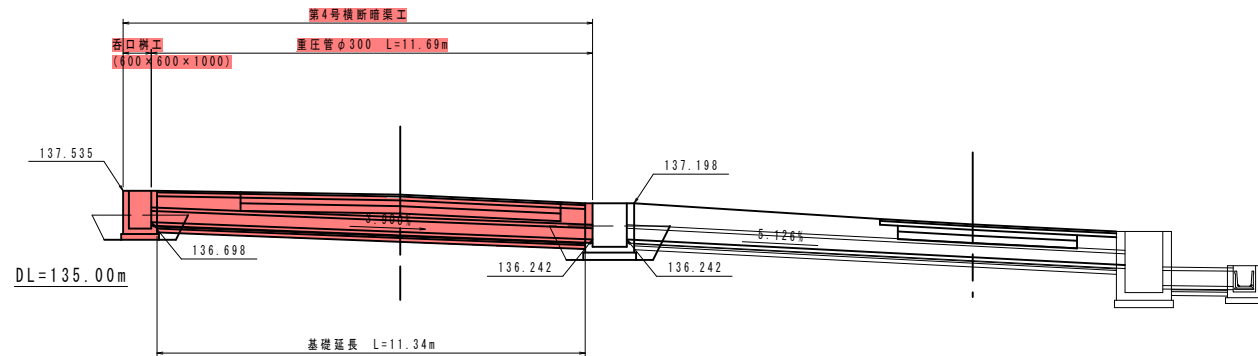
鹿 児 島 県	
工事名	道路改築工事(阿久根高尾野道路R8-2工区)
河川名	一般国道504号
工事箇所	出水市 高尾野町 下高尾野地内
図面種類	第3号横断暗渠工(2/2)
縮尺	各図参照
図面番号	全 40 葉 第 33 号

第4号横断暗渠工 (Eランプ NO.3+9.43)

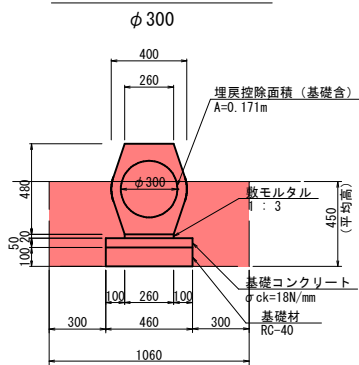


NO. 3+9.43 (Eランプ)
FH=137.427

NO. 3+0.955 (Bランプ)
FH=136.644



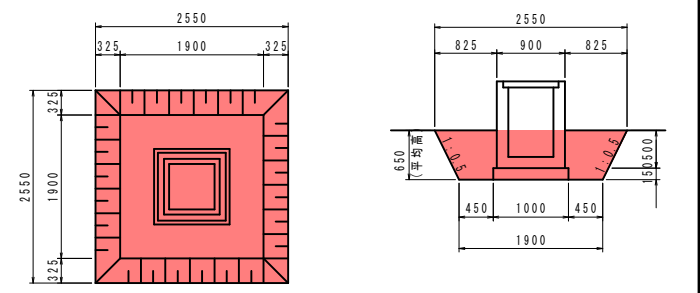
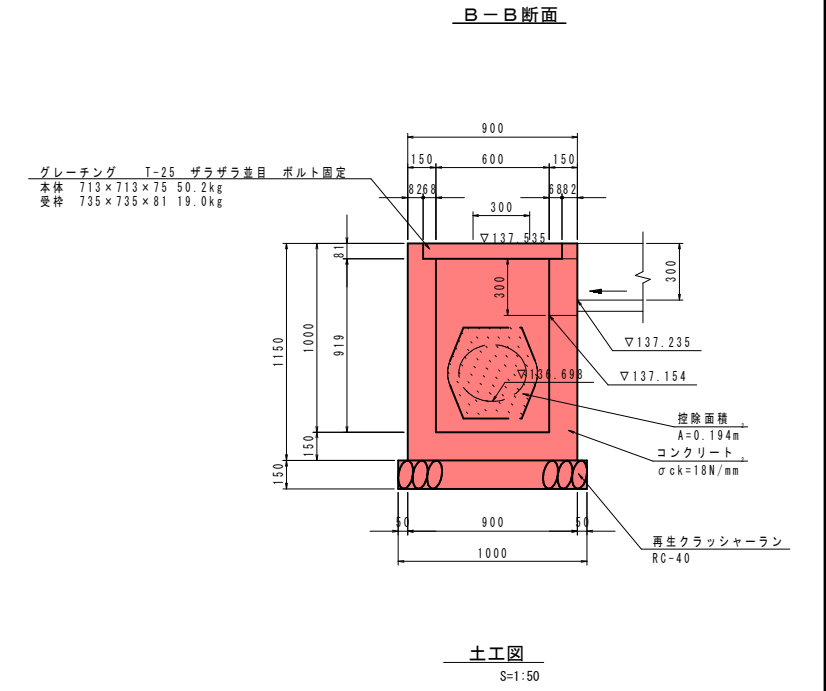
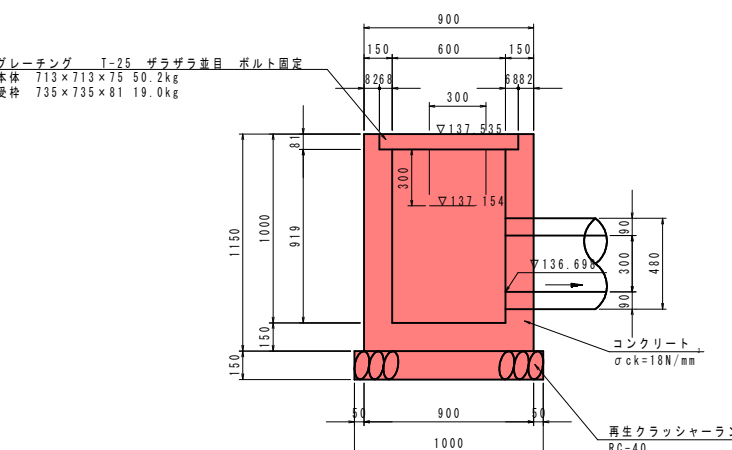
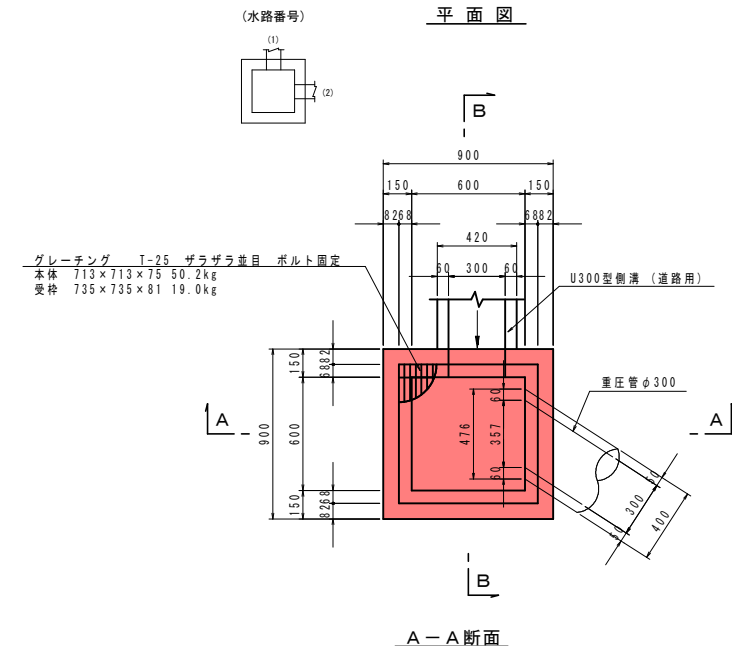
重圧管標準断面図 S=1:20



数量表 (φ300) 10m当り

名称	摘要	計算式	数量	単位
重圧管		φ300×2000 W=450kg	10.00	m
敷モルタル		0.460×10.000	4.60	m ²
基礎材		t=100mm 0.460×10.000	4.60	m ²
基礎コンクリート		σck=18N/mm ² 0.050×0.460×10.000	0.23	m ³
基礎型枠		0.050×10.000×2	1.00	m ²
敷モルタル		0.020×0.260×10.000	0.05	m ³

呑口樹工 S=1:20



呑口樹工 (第4号暗渠工) 材料表

名称	規格	計算式	数量	単位
コンクリート	σck=18N/mm ²	全体: 0.900×0.900×1.150	=	0.932
		【控除分】内空: 0.600×0.600×0.919	=	-0.331
		鋼製蓋: 0.736×0.736×0.081	=	-0.044
		水路1: 0.300×0.300×0.150	=	-0.014
		水路2: 0.194×0.150	=	-0.029
		合計	=	0.514
型枠		樹外側: 0.900×1.150×4	=	4.140
		樹内側: 0.600×1.069×4	=	2.566
		水路内側1: (0.300×0.300)×0.150×2	=	0.180
		【控除分】水路抜断面1: 0.300×0.300×2	=	-0.180
		水路抜断面2: 0.1964×2	=	-0.393
		合計	=	6.313
グレーチング	T-25 本体 713×713×75 50.2kg ザラザラ並目 受枠 735×735×81 19.0kg			1.0 組
再生クラッシャーラン	RC-40 t=150mm	1.000×1.000	=	1.000 1.00 m ²
基礎整正		1.000×1.000	=	1.000 1.00 m ²
床 堀		(2.550×2.550+1.900×1.900)×1/2×0.650	=	3.287 3.3 m ²
埋 戻		3.287-1.000×1.000×0.150-0.900×0.900×0.500	=	2.732 2.7 m ²
残土処理		3.287-2.732/0.9	=	0.251 0.3 m ³

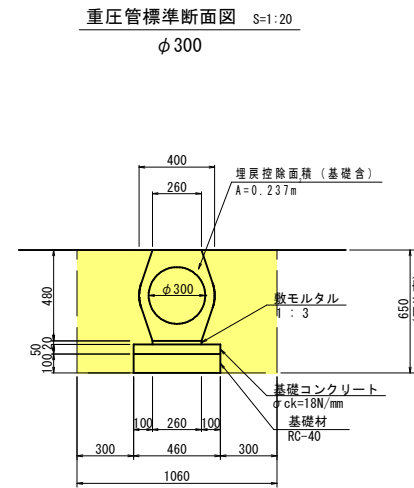
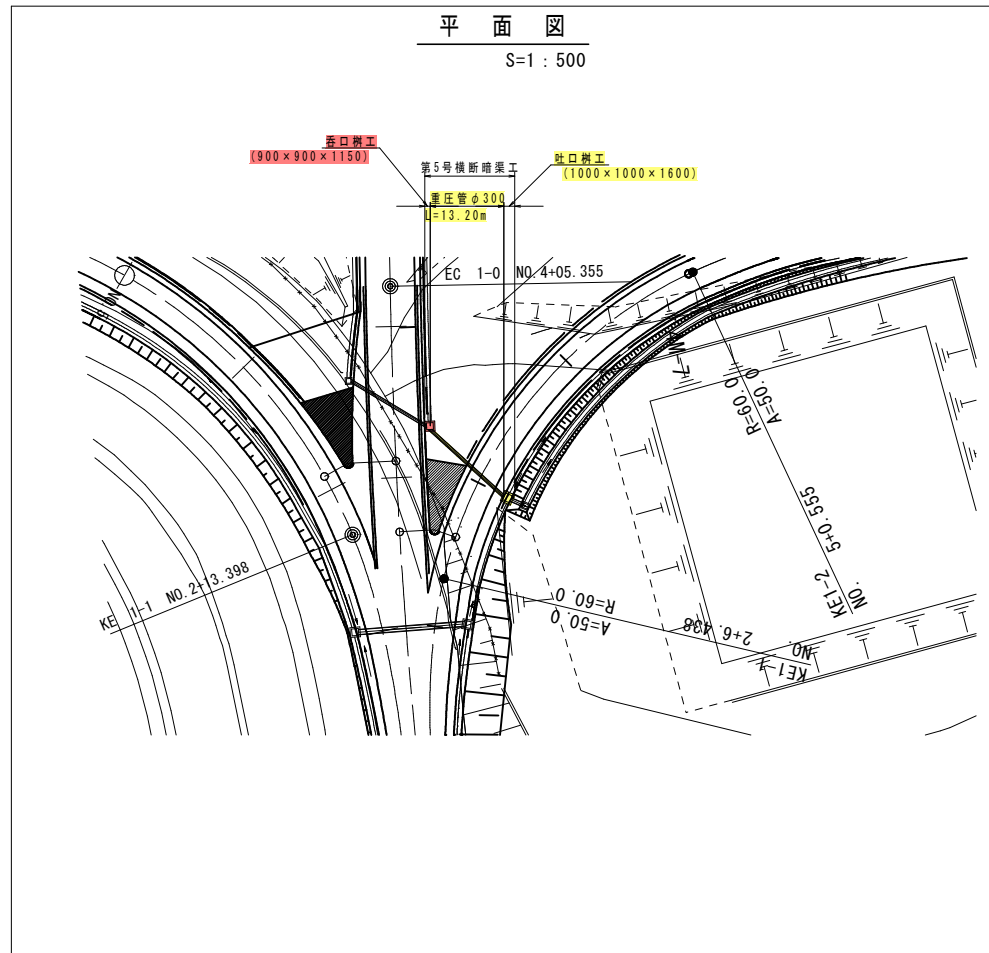
第4号横断暗渠工 数量表 1.0式当り

名称	規格	計算式	数量	単位
重圧管	φ300		= 11.690	11.69 m
敷モルタル	1:3	0.020×0.260×11.34m	=	0.059 0.06 m ²
基礎材	RC-40・t=100mm	0.460×11.34m	=	5.216 5.22 m ²
基礎コンクリート	σck=18N/mm ²	0.050×0.460×11.34m	=	0.261 0.26 m ³
基礎型枠		0.05×11.34m×2	=	1.134 1.13 m ²
基礎整正		0.460×11.34m	=	5.216 5.2 m ²
床 堀		1.060×0.450×9.7m	=	4.627 4.6 m ²
埋 戻		4.627-0.171×9.7m	=	2.968 3.0 m ²
残土処理		4.627-2.968/0.9	=	1.329 1.3 m ³
呑口樹工	別途計上		=	1.000 1.0 箇所

実施設計図

鹿 児 島 県	
工事名	道路改築工事(阿久根高尾野道路R8-2工区)
河川名	一般国道504号
路線	出水市 高尾野町 下高尾野地内
工事箇所	第4号横断暗渠工
縮尺	各図参照
図面番号	全 40 葉 第 34 号

第5号横断暗渠工(1/2) (Bランプ NO.3+0.95)



数量表(φ300) 10m当り

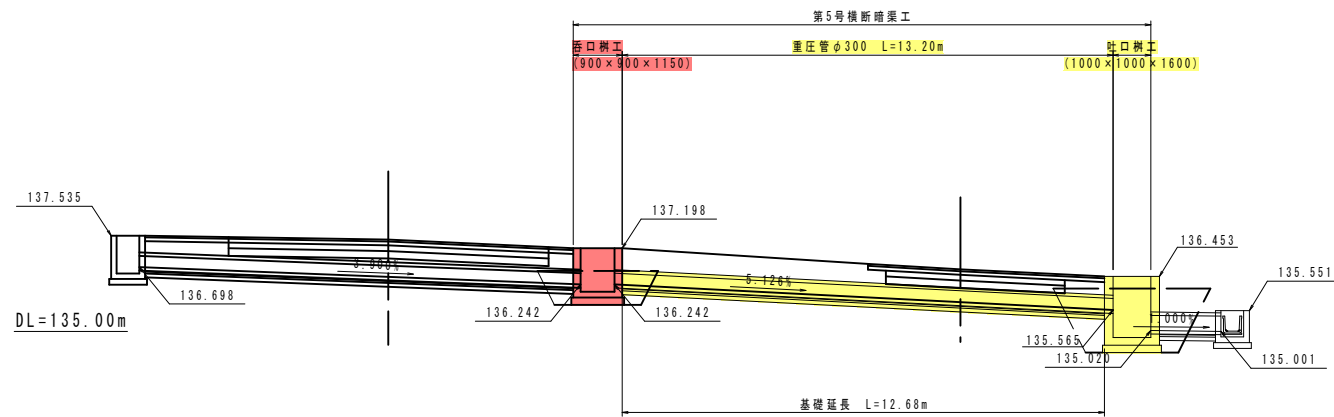
名称	摘要	計算式	数量	単位
重圧管		$\phi 300 \times 2000 \quad W=450kg$	10.00	m
基礎整正		0.460×10.000	4.60	m ²
基礎材	$t=100mm$	0.460×10.000	4.60	m ²
基礎コンクリート	$\sigma ck=18N/mm^2$	$0.050 \times 0.460 \times 10.000$	0.23	m ³
基礎型枠		$0.050 \times 10.000 \times 2$	1.00	m ²
敷モルタル		$0.020 \times 0.260 \times 10.000$	0.05	m ³

第5号横断暗渠工 数量表 1.0式当り

名称	規格	計算式	数量	単位
重圧管	φ300	=	13.200	m
敷モルタル	1:3	$0.020 \times 0.260 \times 12.68$	= 0.066	0.07 m ³
基礎材	RC-40・t=100mm	0.460×12.68	= 5.833	5.83 m ²
基礎コンクリート	$\sigma ck=18N/mm^2$	$0.050 \times 0.460 \times 12.68$	= 0.292	0.29 m ³
基礎型枠		$0.05 \times 12.68 \times 2$	= 1.268	1.27 m ²
基礎整正		0.460×12.68	= 5.833	5.8 m ²
床底		$1.060 \times 0.650 \times 10.7$	= 7.372	7.4 m ²
埋戻し		$7.372 - 0.237 \times 10.7$	= 4.836	4.8 m ²
残土処理		$7.372 - 4.836 / 0.9$	= 1.999	2.0 m ³
入口側工		別途計上	= 1.000	1.0 箇所
出口側工		別途計上	= 1.000	1.0 箇所

NO.3+9.43(Eランプ)
FH=137.427

NO.3+0.95(Bランプ)
FH=136.644



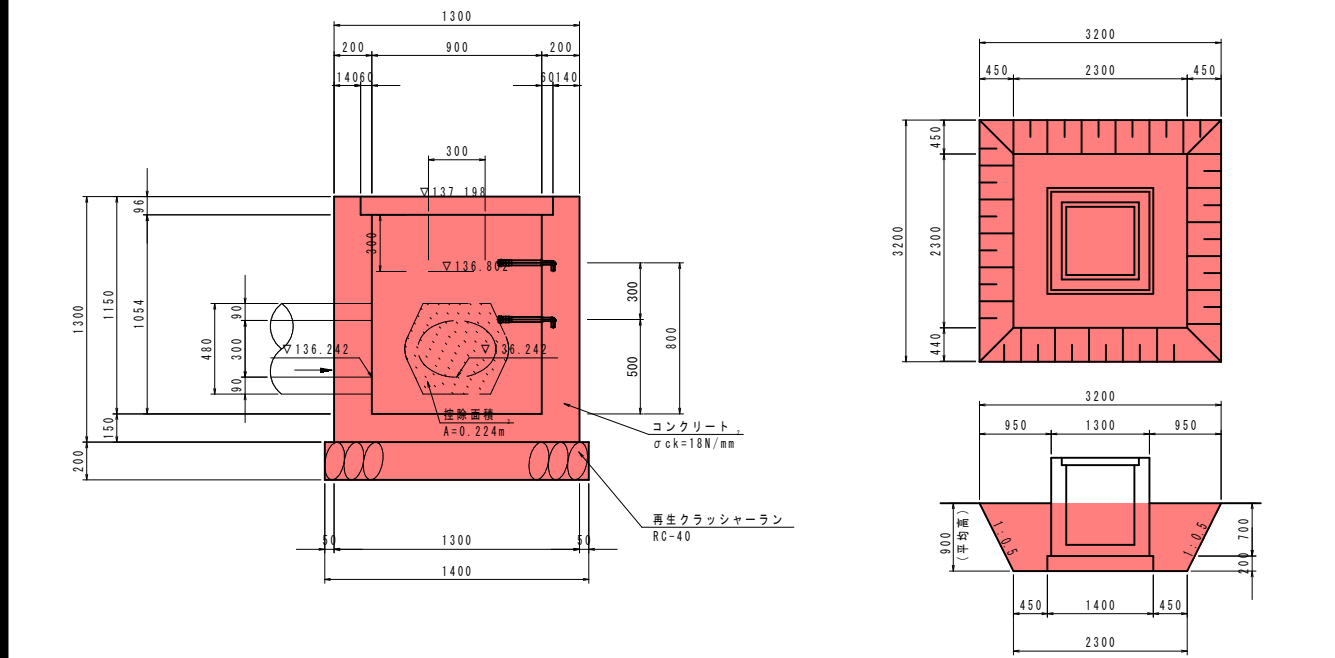
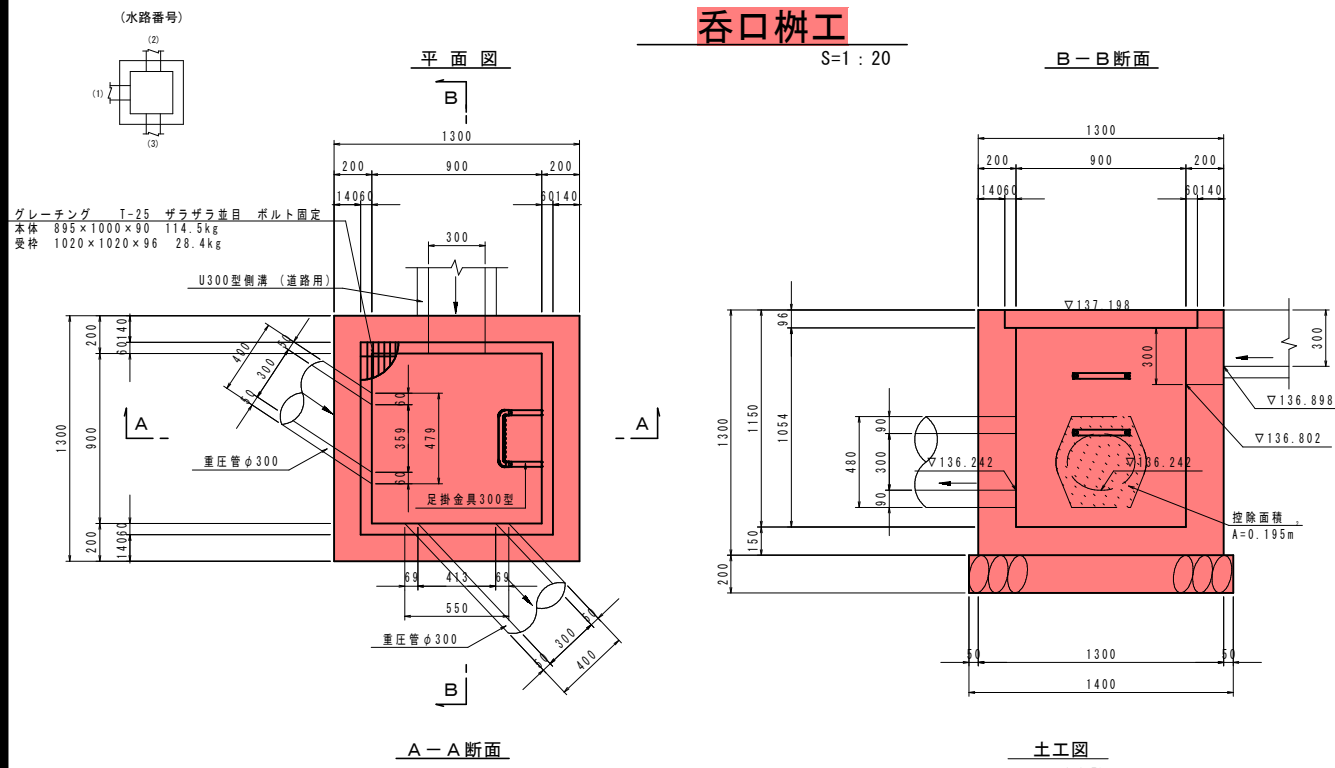
実施設計図

鹿 児 島 県	
工事名	道路改築工事(阿久根高尾野道路R8-2工区)
河川名	一般国道504号
工事箇所	出水市 高尾野町 下高尾野地内
図面種類	第5号横断暗渠工(1/2)
縮尺	各図参照
図面番号	全 40 葉 第 35 号

第5号横断暗渠工(2/2)

呑口柵工

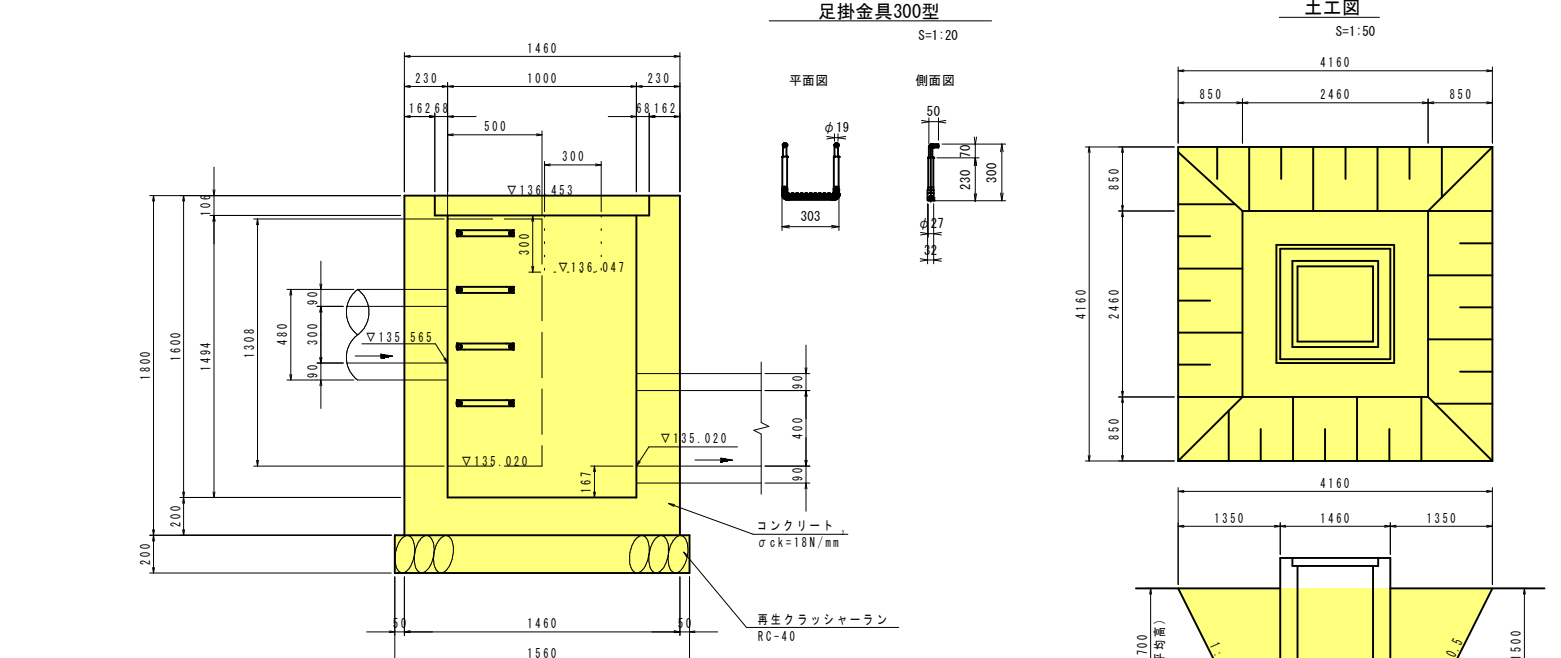
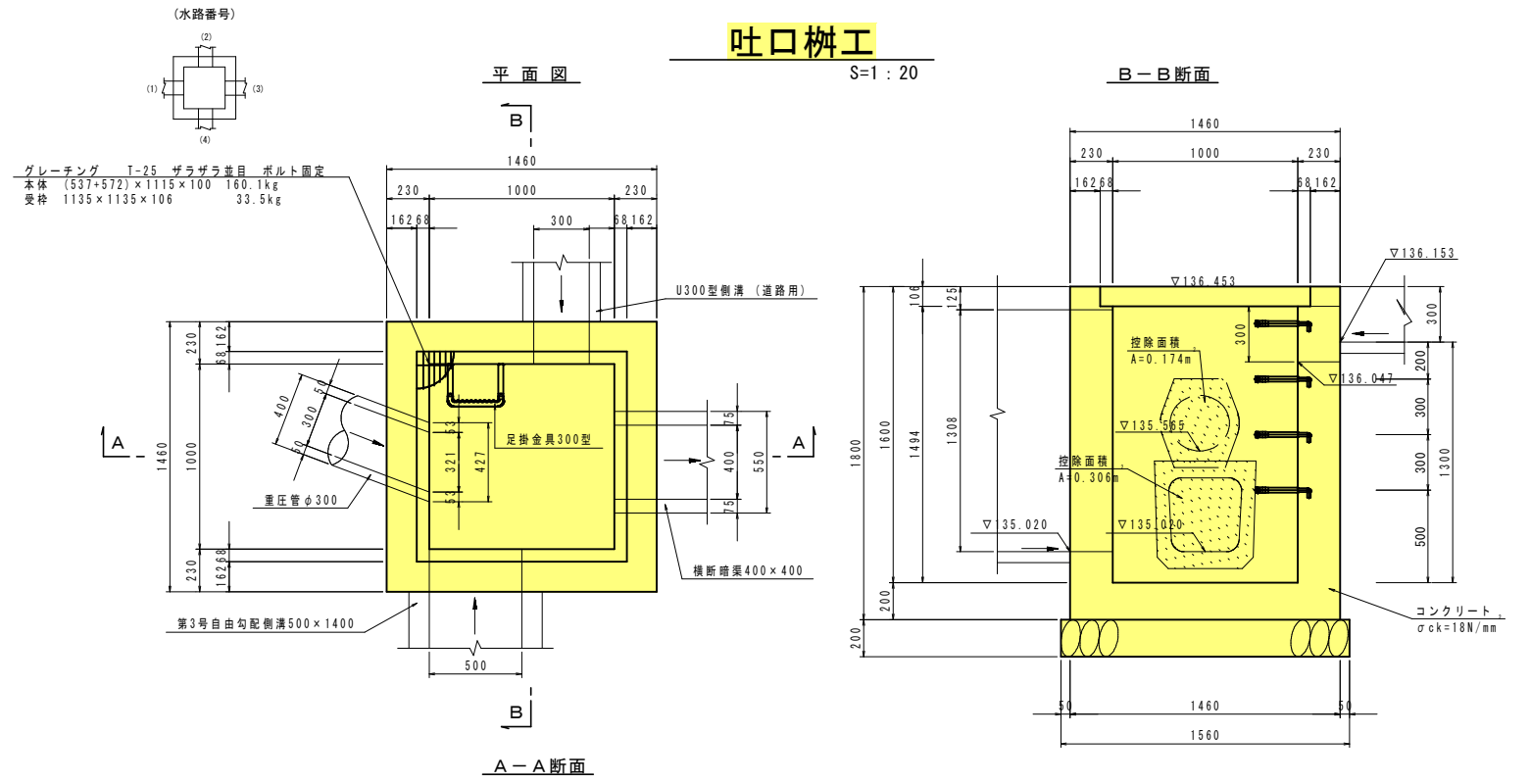
S=1:20



名称	規格	計算式	数量	単位
コンクリート	σck=18N/mm ²	全体: 1.300×1.300×1.300	=	2.197
		【控除分】内空: 0.900×0.900×1.054	=	-0.854
		鋼製蓋: 1.020×1.020×0.096	=	-0.100
		水路1: 0.195×0.200	=	-0.039
		水路2: 0.300×0.300×0.200	=	-0.018
		水路3: 0.224×0.200	=	-0.045
		合計	=	1.141
型枠		柵外側: 1.300×1.300×4	=	6.760
		柵内側: 0.900×1.204×4	=	4.334
		水路内側2: (0.300-0.300)×0.200×2	=	0.240
		【控除分】水路抜断面1: 0.195×2	=	-0.390
		水路抜断面2: 0.300×0.300×2	=	-0.180
		水路抜断面3: 0.224×2	=	-0.448
		合計	=	10.316
グレーチング	T-25	本体 895×1000×90 114.5kg		1.0
	ザラザラ並目	受枠 1020×1020×96 28.4kg		
足掛金具	300型			2.0
再生ポリマー	RC-40 t=200mm	1.400×1.400	=	1.960
基礎盤正		1.400×1.400	=	1.960
床盤		(3.200×3.200+2.300×2.300)×1/2×0.900	=	6.989
埋戻		6.989-1.400×1.400×0.200-1.300×1.300×0.700	=	5.414
残土処理		6.989-5.414/0.9	=	0.973

吐口柵工

S=1:20

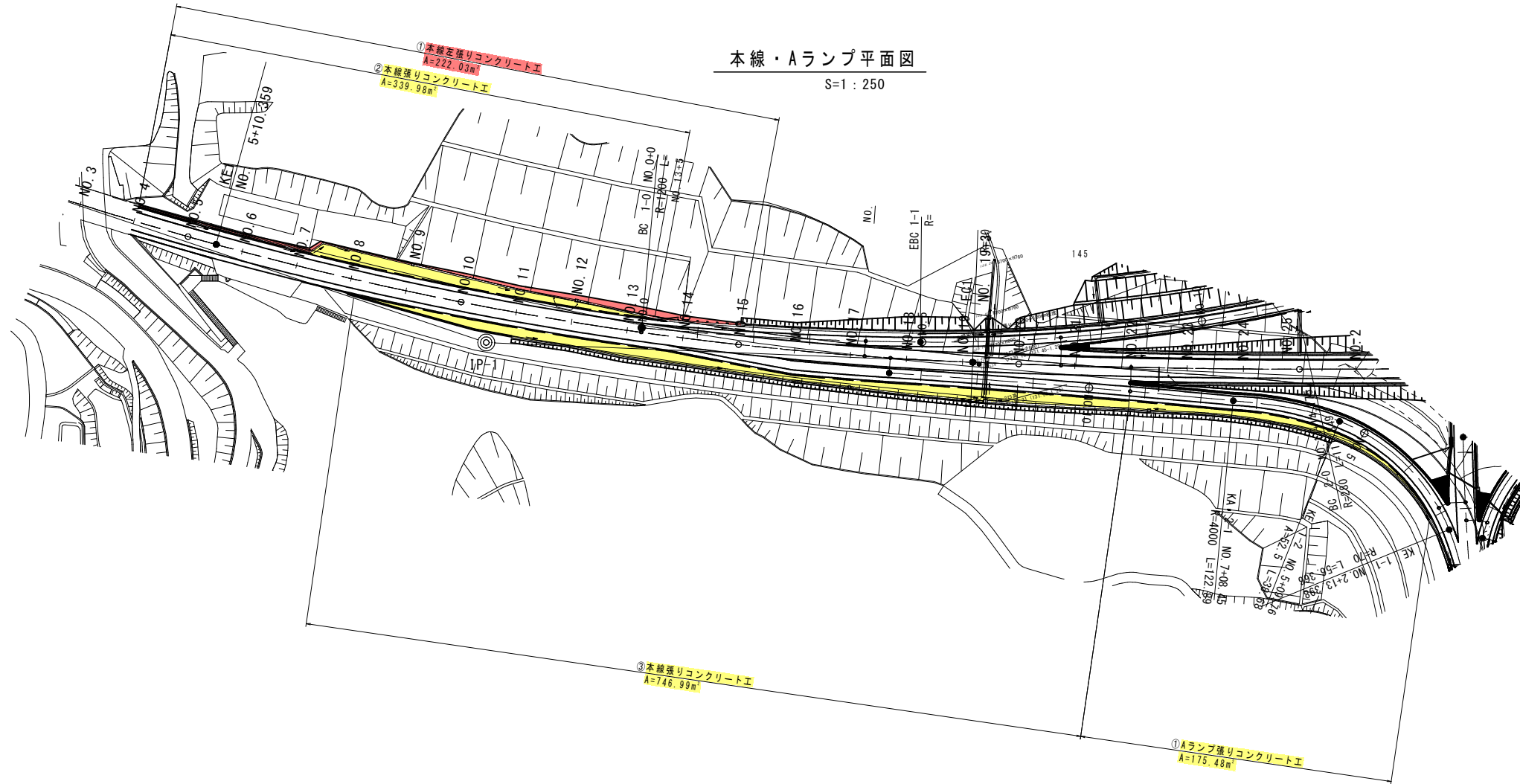


名称	規格	計算式	数量	単位
コンクリート	σck=18N/mm ²	全体: 1.460×1.460×1.800	=	3.837
		【控除分】内空: 1.000×1.000×1.494	=	-1.494
		鋼製蓋: 1.136×1.136×0.106	=	-0.137
		水路1: 0.174×0.230	=	-0.040
		水路2: 0.300×0.300×0.230	=	-0.021
		水路3: 0.306×0.230	=	-0.070
		合計	=	1.925
型枠		柵外側: 1.460×1.800×4	=	10.512
		柵内側: 1.000×1.694×4	=	6.776
		水路内側2: (0.300+0.300)×0.230×2	=	0.276
		水路内側4: (0.500+1.308)×0.230×2	=	0.832
		【控除分】水路抜断面1: 0.174×2	=	-0.348
		水路抜断面2: 0.300×0.300×2	=	-0.180
水路抜断面3: 0.306×2	=	-0.612		
水路抜断面4: 0.500×1.308×2	=	-1.308		
		合計	=	15.948
グレーチング	T-25	本体 (537×572)×1115×100 160.1kg		1.0
	ザラザラ並目	受枠 1135×1135×106 33.5kg		
足掛金具	300型			4.0
再生ポリマー	RC-40 t=200mm	1.560×1.560	=	2.434
基礎盤正		1.560×1.560	=	2.434
床盤		(4.160×4.160+2.460×2.460)×1/2×1.700	=	19.854
埋戻		19.854-1.560×1.560×0.200-1.460×1.460×1.500	=	16.170
残土処理		19.854-16.170/0.9	=	1.887

工事名	道路改築工事(阿久根高尾野道路R8-2工区)
河川名	一般国道504号
路線	出水市 高尾野町 下高尾野 地内
工事箇所	第5号横断暗渠工(2/2)
図面種類	各図参照
縮尺	全 40 葉 第 36 号

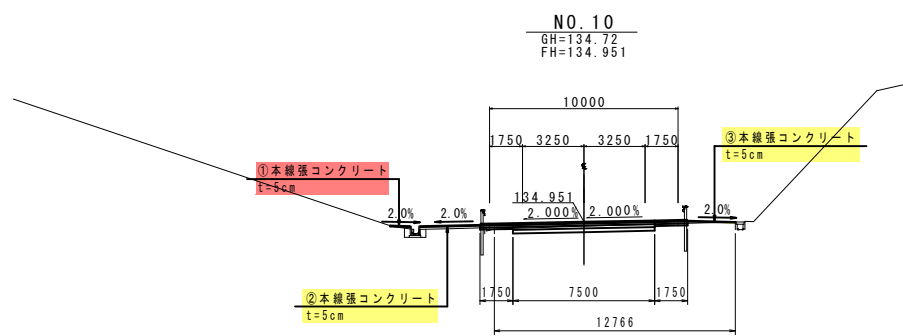
実施設計図

本線張コンクリート工・Aランプ張りコンクリート工



本線・Aランプ平面図
S=1:250

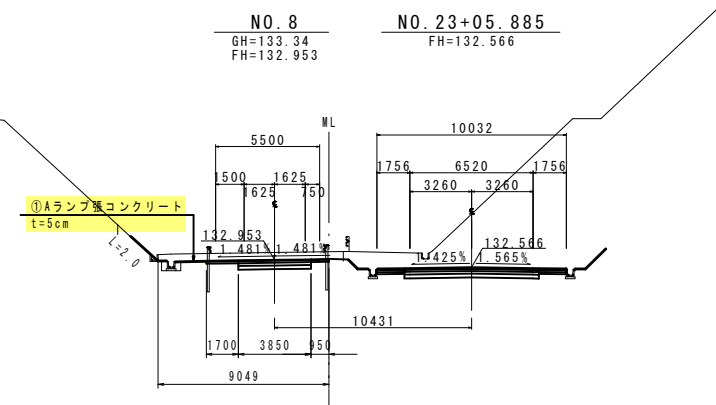
本線張コンクリート工断面図
S=1:200



本線張コンクリート工数量表 1.0箇所当り

種別	規格	計	算	式	数	量
張コンクリート	$\sigma_{ck}=18N/mm^2$ $t=5cm$	222.03+339.98+746.99	$\times 0.05=65.450$		65.45	m ³

Aランプ張コンクリート工断面図
S=1:200



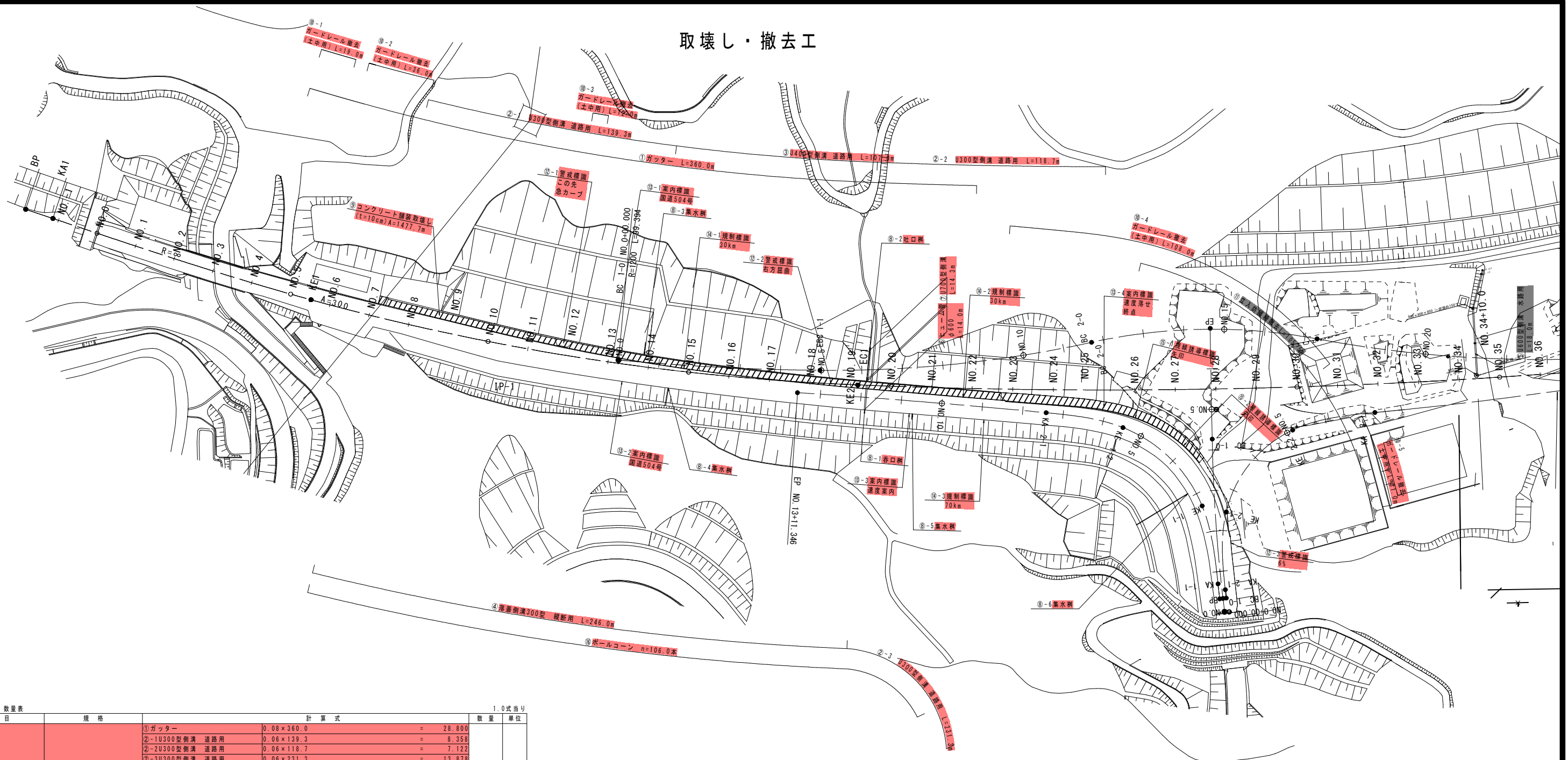
Aランプ張コンクリート工数量表 1.0箇所当り

種別	規格	計	算	式	数	量
張コンクリート	$\sigma_{ck}=18N/mm^2$ $t=5cm$	175.48	$\times 0.05=8.774$		8.77	m ³

実施設計図

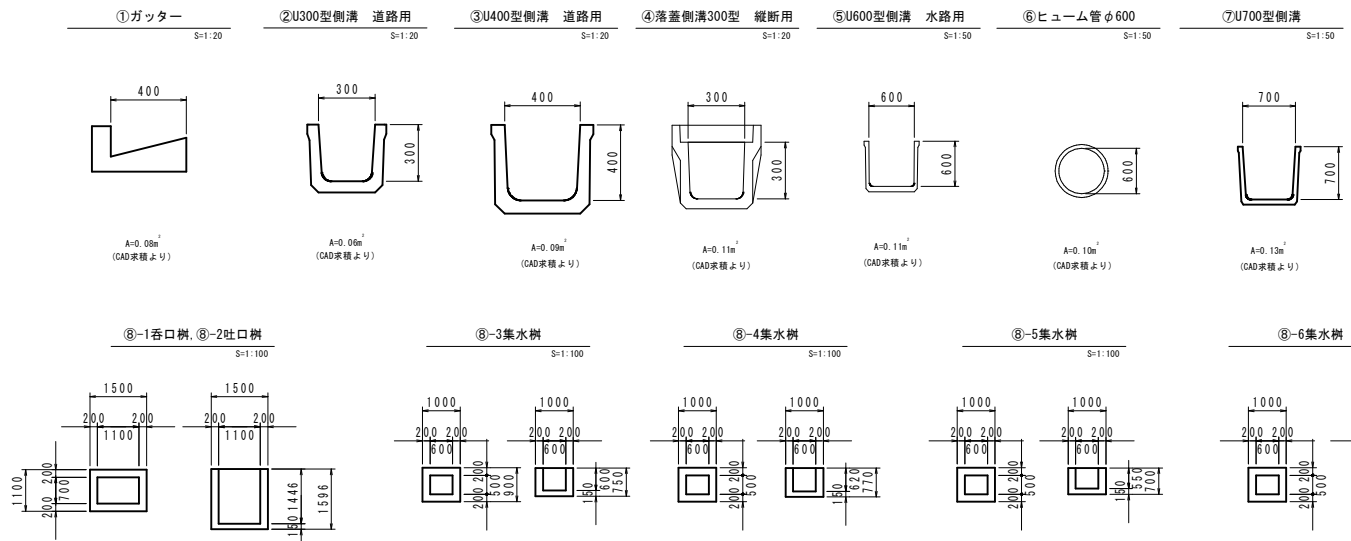
鹿 児 島 県	
工事名	道路改築工事(阿久根高尾野道路R8-2工区)
河川名	一般国道504号
工事箇所	出水市 高尾野町 下高尾野地内
図面種類	本線張コンクリート工 Aランプ張コンクリート工
縮尺	各図参照
図面番号	全 40 葉 第 37 号

取壊し・撤去工



取壊し・撤去工 数量表

項目	規格	計算式	数量	単位	1.0式当り	
コンクリート取壊工	鉄筋	①ガッター	0.08×360.0	= 28.800	100.1	m ³
		②-1U300型側溝 道路用	0.06×139.3	= 8.358		
		②-2U300型側溝 道路用	0.06×118.7	= 7.122		
		②-3U300型側溝 道路用	0.06×231.3	= 13.878		
		③U400型側溝 道路用	0.09×107.0	= 9.630		
		④落差側溝300型 縦断用	0.11×246.0	= 27.060		
		⑤U600型側溝 水路用	0.11×18.0	= 1.980		
⑥ヒューム管φ600	0.10×14.0	= 1.400	98.1			
⑦U700型側溝	0.13×14.3	= 1.859				
合計		= 100.087				
無筋	⑧-1呑口枘	$1.50 \times 1.10 \times 1.596 - 1.10 \times 0.70 \times 1.446$		= 1.520	152.8	m ³
	⑧-2吐口枘	$1.50 \times 1.10 \times 1.596 - 1.10 \times 0.70 \times 1.446$		= 1.520		
	⑧-3集水枘	$1.00 \times 0.90 \times 0.75 - 0.60 \times 0.50 \times 0.60$		= 0.495		
	⑧-4集水枘	$1.00 \times 0.90 \times 0.77 - 0.60 \times 0.50 \times 0.62$		= 0.507		
	⑧-5集水枘	$1.00 \times 0.90 \times 0.70 - 0.60 \times 0.50 \times 0.55$	= 0.465			
	⑧-6集水枘	$1.00 \times 0.90 \times 0.74 - 0.60 \times 0.50 \times 0.59$	= 0.489			
	⑨コンクリート舗装撤去	1477.7×0.10	= 147.770			
合計		= 152.766				
ガードレール撤去	土中用	⑩-1ガードレール撤去		= 19.000	206.0	m
		⑩-2ガードレール撤去		= 36.000		
		⑩-3ガードレール撤去		= 12.000		
		⑩-4ガードレール撤去		= 108.000		
		⑩-5ガードレール撤去		= 31.000		
合計		= 206.000				
立入防護柵撤去	土中用	⑪立入防護柵撤去		= 105.5	m	
ポールコーン撤去		⑫ポールコーン撤去		= 106.0	本	
防犯柵撤去	この先カーブ 右方屈曲 6% 国道504号 国道504号 速度案内 速度落せ・終点	⑬-1警戒柵	複柱式	1.0	箇所	
		⑬-2警戒柵	単柱式	1.0	箇所	
		⑬-3警戒柵	単柱式	1.0	箇所	
		⑬-1案内柵	単柱式	1.0	箇所	
		⑬-2案内柵	単柱式	1.0	箇所	
		⑬-3案内柵	単柱式	1.0	箇所	
		⑬-4案内柵	F型片持	1.0	箇所	
		⑬-1規制柵	単柱式	1.0	箇所	
		⑬-2規制柵	単柱式	1.0	箇所	
		⑬-3規制柵	単柱式	1.0	箇所	
		⑬-1視線誘導柵	複柱式	1.0	箇所	
		⑬-2視線誘導柵	複柱式	1.0	箇所	

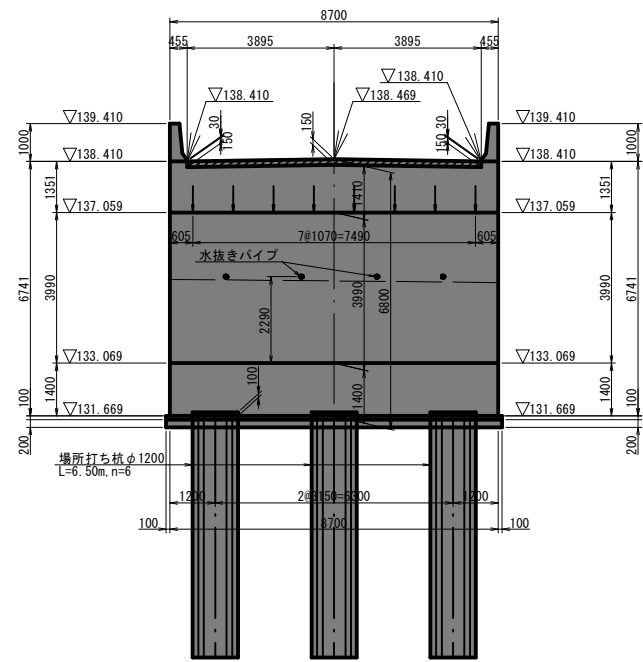


実施設計図

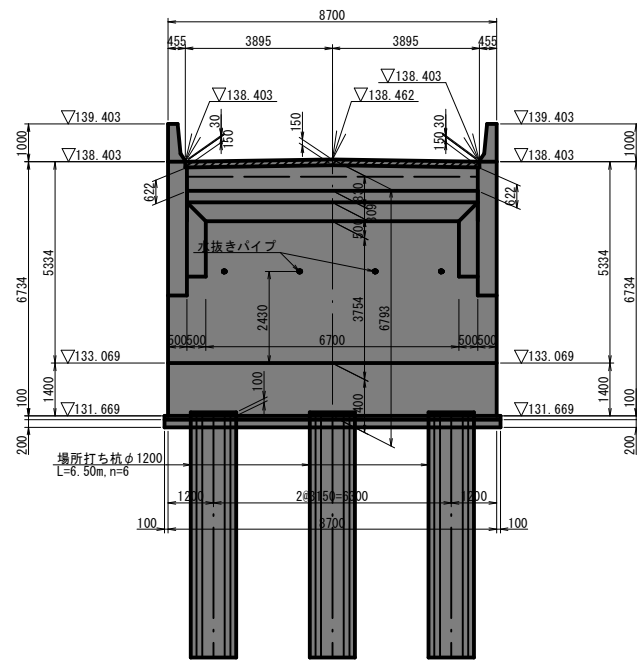
鹿 児 島 県	
工事名	道路改築工事(阿久根高尾野道路R8-2工区)
河川名	一般国道504号
路線	出水市 高尾野町 下高尾野 地内
工事箇所	取壊し・撤去工
図面種類	各図参照
縮尺	全 40 葉 第 38 号
図面番号	

A1橋台構造一般図(1/2) S=1:100

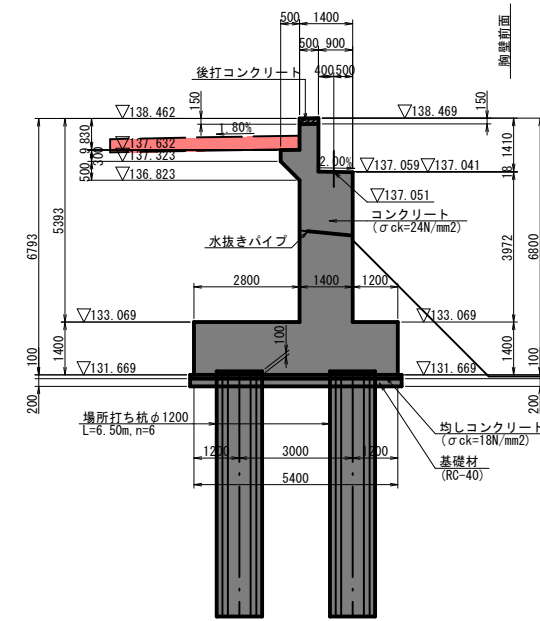
正面図
(1-1)



背面図
(2-2)

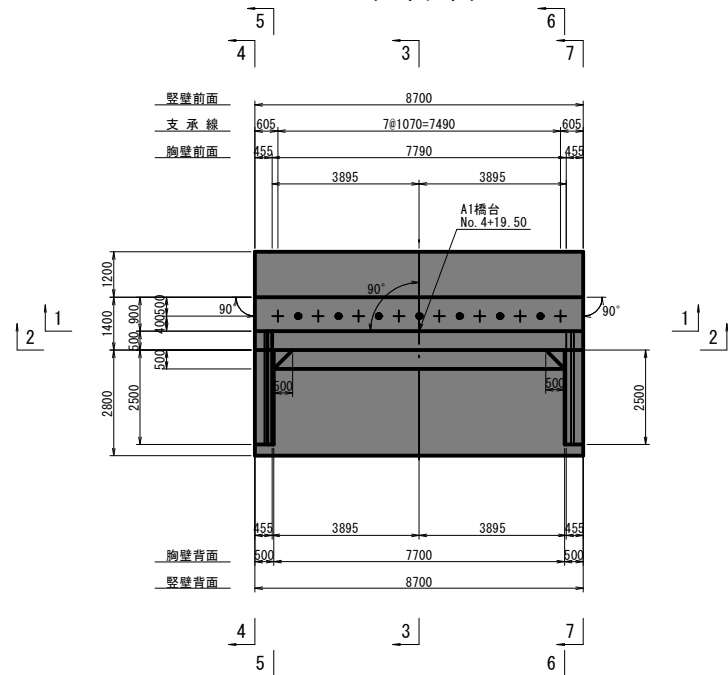


3-3

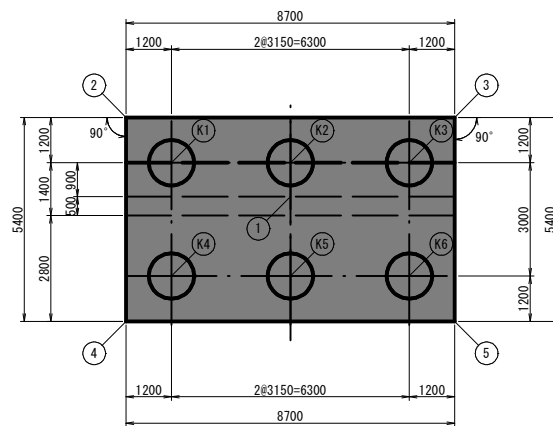


DL=130.000

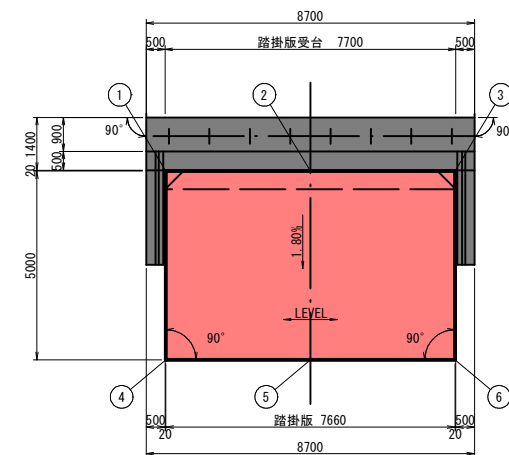
平面図



基礎平面図



踏掛版配置図



フーチング四隅大座標

	X	Y
①	-107057.0358	-66142.7321
②	-107061.2077	-66140.2973
③	-107056.3474	-66147.5131
④	-107056.7289	-66137.2806
⑤	-107051.8686	-66144.4964

杭中心大座標

	X	Y
(K1)	-107059.5420	-66140.6222
(K2)	-107057.7823	-66143.2349
(K3)	-107056.0225	-66145.8475
(K4)	-107057.0538	-66138.9463
(K5)	-107055.2941	-66141.5589
(K6)	-107053.5343	-66144.1715

踏掛版大座標

	X	Y
①	-107058.7442	-66139.2650
②	-107056.6045	-66142.4416
③	-107054.4649	-66145.6182
④	-107054.5971	-66136.4717
⑤	-107052.4575	-66139.6483
⑥	-107050.3179	-66142.8249

実施設計図

鹿児島県	
工事名	道路改築工事(阿久根高尾野道路R8-2工区)
河川名	国道504号 阿久根高尾野道路
工事箇所	出水市 高尾野町 下高尾野地内
図面種類	A1橋台構造一般図(1/2)
縮尺	S=1:100
図面番号	全 40 葉 第 39 号

