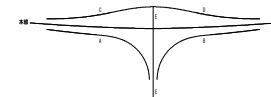


本線縦断計画図 V=1:200
H=1:1000



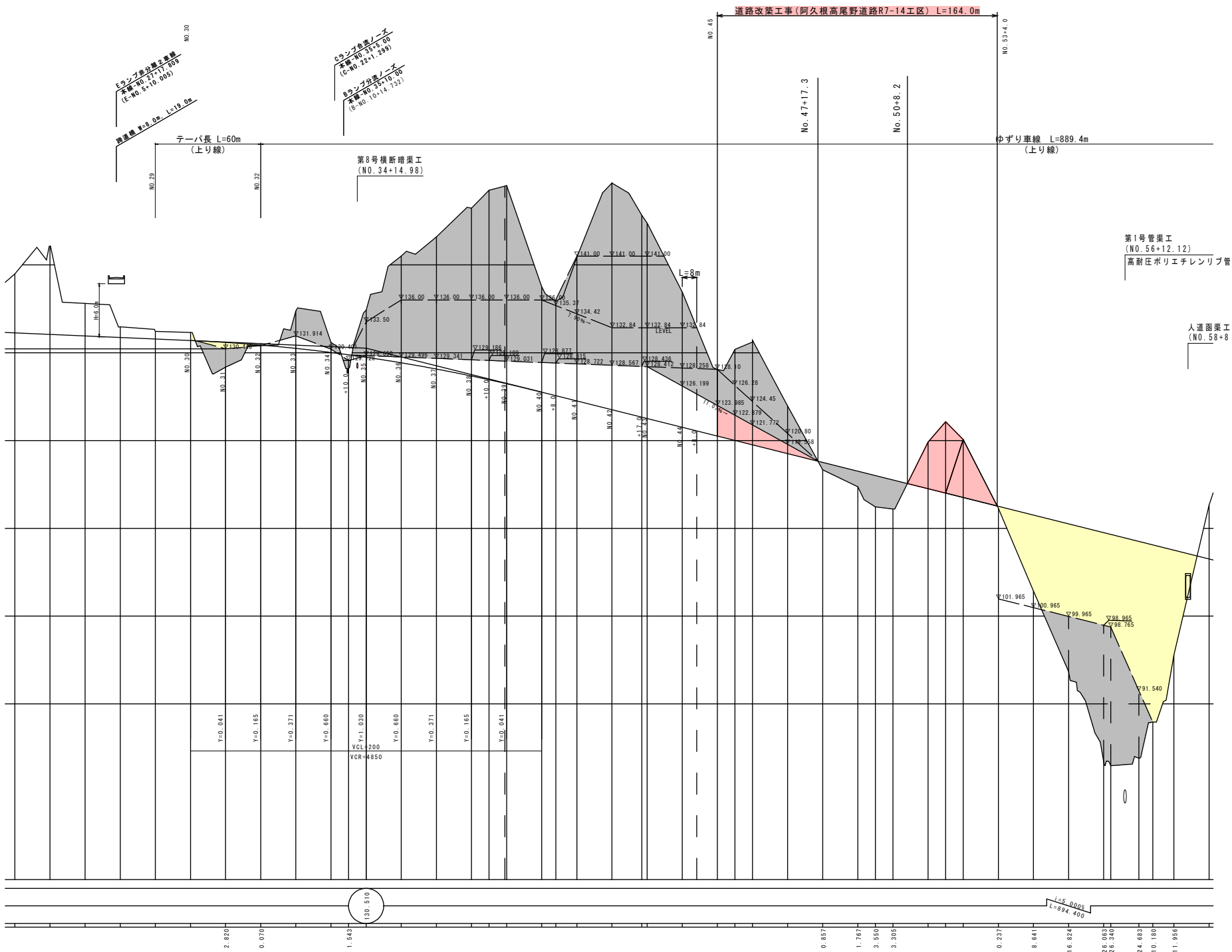
鹿児島県
建設工事
建設業

— 联合国 534 号

[illegible]

$H=1,100, V=1,200$

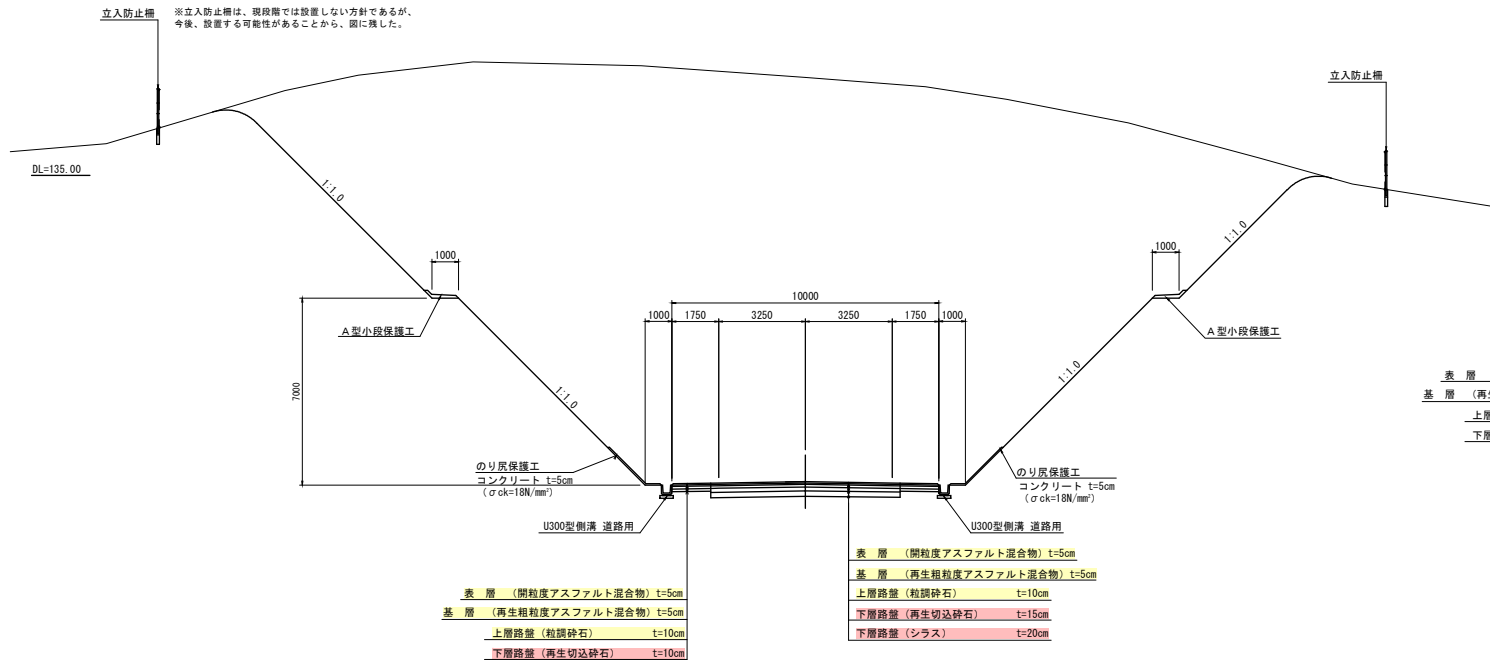
V=1 : 200
H=1 : 1000



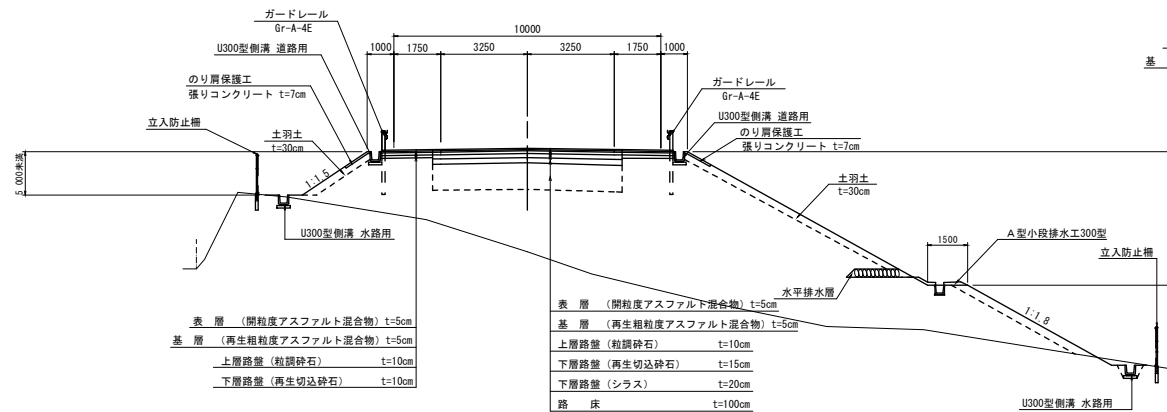
標準横断図 その 1

S=1:100

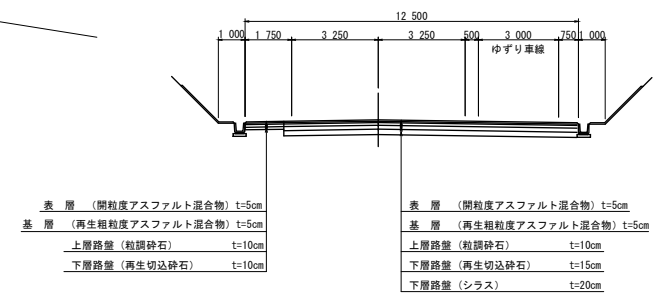
切土部



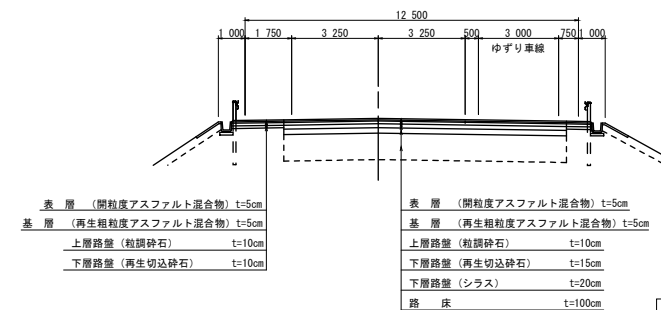
盛土部



切土部 ゆずり車線設置部



盛土部 ゆずり車線設置部

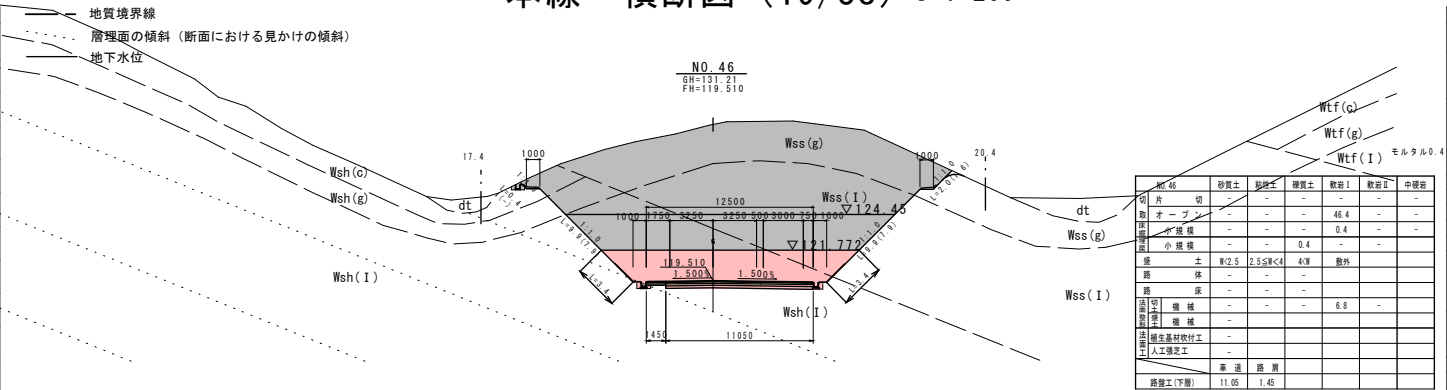


実施設計図

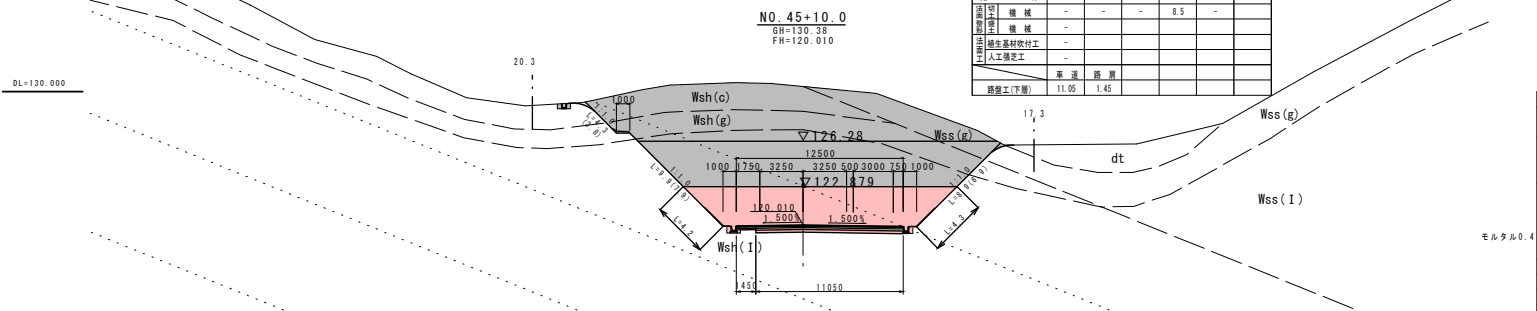
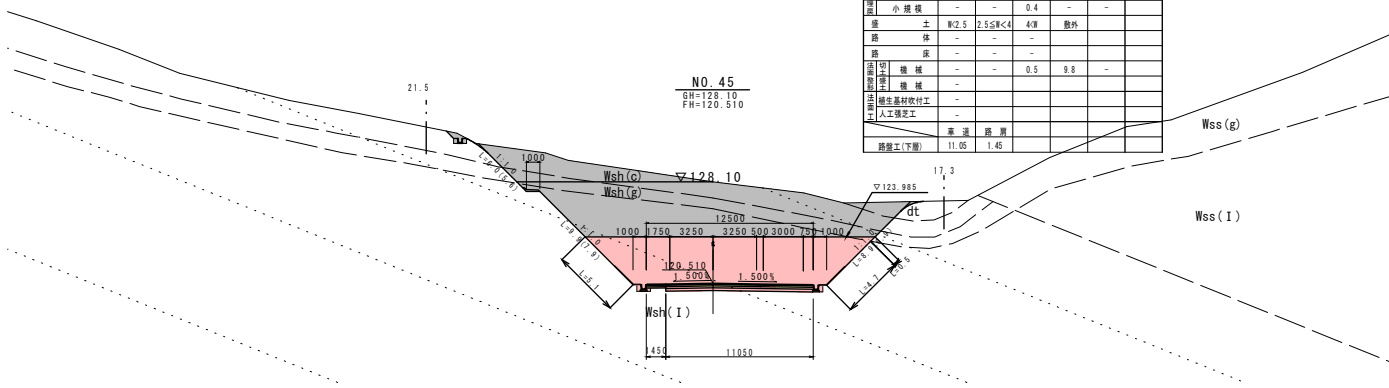
鹿児島県			
工事名	道路改築工事 (阿久根高尾野道路R7-14工区)		
河川名	一般国道504号		
工事箇所	出水市	高尾野町	下高尾野地内
図面種類	標準横断図その1		
縮尺	1:100		
図面番号	全	葉	第 号

本線 横断図 (19/38) S=1:200

凡 例				
地層名	記号	地質名	土工区分	設計N值
產槽堆積物	q	微濕り土砂	微濕り土	-
先加久鼻火砕 流堆積物	Wtf(c)	強風化溶結凝灰岩	粘性土	8
	Wtf(g)	強風化溶結凝灰岩	微濕り土	15
	Wtf(I)	風化溶結凝灰岩	軟岩 I	DL=130 92
	tf(II)	溶結凝灰岩	軟岩 II	228
	tf	溶結凝灰岩	中硬岩	-
四方十層群	Wh(c)	強風化頁岩	粘性土	6
	Wh(g)	強風化頁岩	微濕り土	23
	Wh(I)	風化頁岩	軟岩 I	74
	Wh(II)	弱風化頁岩	軟岩 II	284
	sh(f)	頁岩 (硬砂層)	粘性土	52
	Wsa(g)	強風化砂岩	微濕り土	-
	Wsa(I)	風化砂岩	軟岩 I	-



切	削	砂	削	掘	敷	敷	中
切	切						
取	オ				46.4		
取	掘				0.4		
小	掘			0.4			
土		2.5	2.5	4	取		
路							
床							
材	掘			6.8			
材	掘						
法	基						
法	工						
道							
路							
路		11.05	1.45				

[illegible][illegible][illegible]

NO.45-10		砂質土	粘性土	硬質土	軟弱土	軟弱土	中硬土
取	切	-	-	-	-	-	-
取	オープン	-	37.6	63.2	130.3	-	-
床掘	人	-	-	-	-	-	-
	機械 W<2	-	-	-	0.4	-	-
埋戻	機械 W>2	-	-	-	-	-	-
	人224	-	-	-	-	-	-
埋戻	土留24.4 貯<1	-	-	-	-	-	-
	土留21.4 貯<4.4 貯<1	-	-	-	-	-	-
埋戻	土留21.1 貯<1	-	-	-	-	-	-
	転圧なし	-	-	-	-	-	-
埋戻	土	W<2.5	2.5<W<4	4W	-	-	-
埋戻	体	-	-	-	-	-	-
埋戻	人	-	-	-	-	-	-
敷外	土留土	護土	密土	埋入土	埋押	合計	-
切土	人	-	-	-	-	-	-
	機械	8.4	-	-	14.7	-	-
埋土	人	-	-	-	-	-	-
	機械	-	-	-	-	-	-
埋土	養生係数付付土	3.6	-	-	-	-	-
	人工係数付土	-	-	-	-	-	-
埋土	土	-	-	-	1.0	-	-
埋土	土	-	-	-	-	-	-
埋土	土	専道	路肩	-	-	-	-
埋土	土	11.05	1.45	-	-	-	-
埋土	土	11.05	1.45	-	-	-	-
埋土	土	切土	-	護土	-	-	-
埋土	土	-	-	-	12.5	-	-
埋土	土	-	-	-	-	-	-

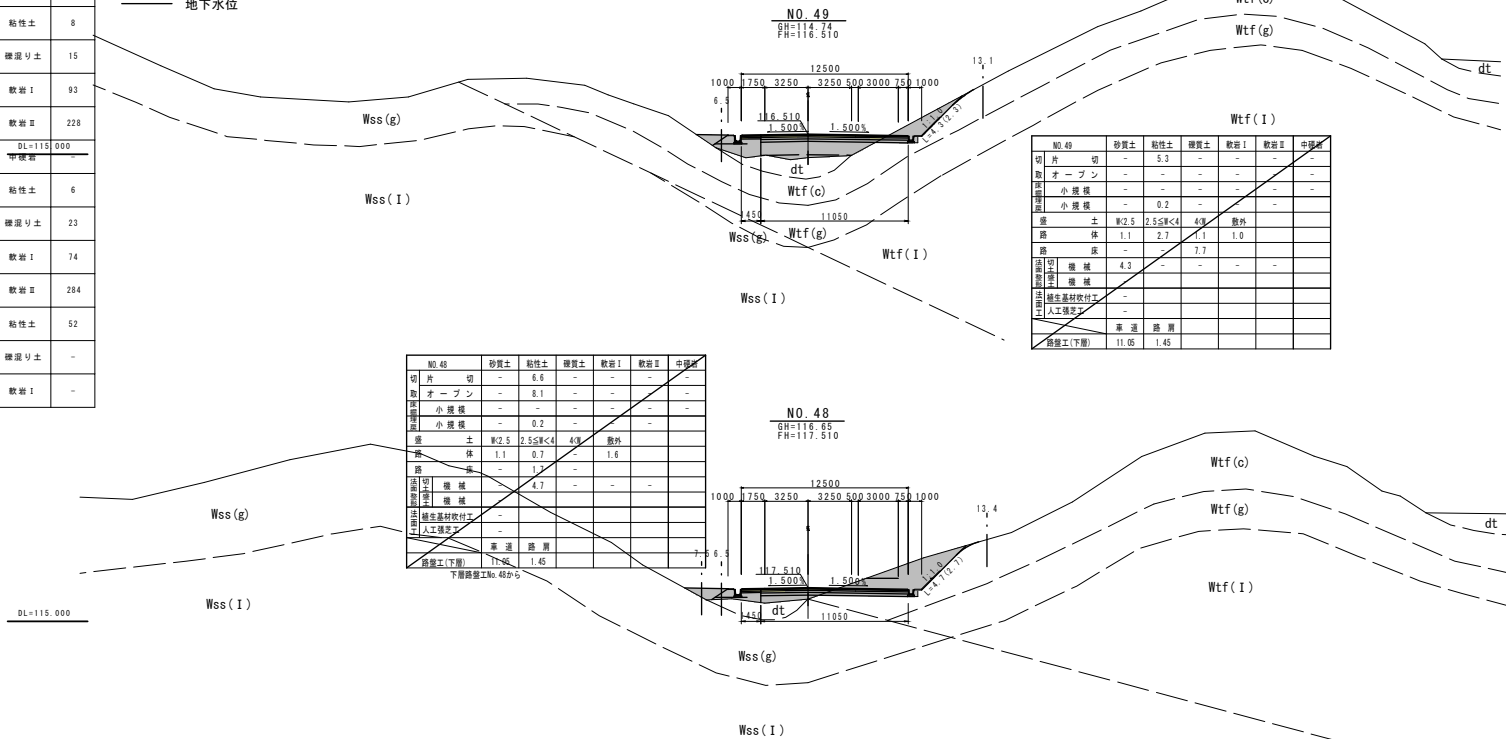
NO.45		野営士	給仕	護衛士	炊事員	鞍馬士	中隊長	
4	片	切	-	-	-	-	-	
	オーブン	-	41.7	28.5	112.8	-	-	
	機械	人力	-	-	-	-	-	
		W < 2	-	-	0.4	-	-	
	W > 2	-	-	-	-	-		
	木製と4	-	-	-	-	-		
	B > 2 且 B < 1	-	-	-	-	-		
	B > 1 且 B < 2	-	-	-	-	-		
	B < 1 且 B < 2	-	-	-	-	-		
	乾正し	-	-	-	-	-	-	
5	底	土	W2.5	2.5 < W < 4	4 < W	-	-	
	路	体	-	-	-	-	-	
	路	床	-	-	-	-	-	
	野外	土間土	番土	寄土	購入土	雜拌	合計	
		切土機	人力	-	-	-	-	-
	保土機	機械	9.4	-	-	15.4	-	-
		人力	-	-	-	-	-	-
	植生帯復旧付工	人力	-	-	-	-	-	-
		機械	-	-	-	-	-	-
	植生帯復旧付工	29.4	-	-	-	-	-	-
人工保正工	-	-	-	-	-	-	-	
6	溝	掘	土	-	-	1.0	-	
	溝	掘	土	溝深	1.45	-	-	
		溝深	1.45	-	-	-	-	-
	溝	掘	土	溝深	1.45	-	-	
		溝深	1.45	-	-	-	-	-
	溝	掘	土	切土	-	-	-	
	溝	掘	土	-	-	12.5	-	
		溝深	1.45	-	-	-	-	-
	溝	掘	土	-	-	-	-	-

鹿 児 島 県	
工 事 名	道路改築工事 (阿久根高尾野道路R7-14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	本線 横断面
縮 尺	1 : 200
図面番号	全 葉 第 号

本線 横断図 (20/38) S=1:200

凡 例				
地層名	記号	地質名	土工区分	設計H值
崖嘴堆積物	dt	礫混り土砂	礫混り土	-
先加久礫火砕 流堆積物	Wtf(c)	強風化溶結凝灰岩	粘性土	8
	Wtf(z)	強風化溶結凝灰岩	礫混り土	15
	Wtf(f)	風化溶結凝灰岩	軟岩Ⅰ	93
	tf (f)	溶結凝灰岩	軟岩Ⅱ	228
	tf	溶結凝灰岩	DL=115 中硬岩	000 —
四方十層岩	Wh(c)	強風化頁岩	粘性土	6
	Wh(z)	強風化頁岩	礫混り土	23
	Wh(f)	風化頁岩	軟岩Ⅰ	74
	Wh(z)	弱風化頁岩	軟岩Ⅱ	284
	sh(f)	頁岩(硬砂岩)	粘性土	52
	Wsa(z)	強風化砂岩	礫混り土	-
	Wsa(f)	風化砂岩	軟岩Ⅰ	-

—— 地質境界線
 層理面の傾斜（断面における見かけの傾斜）
 —— 地下水位



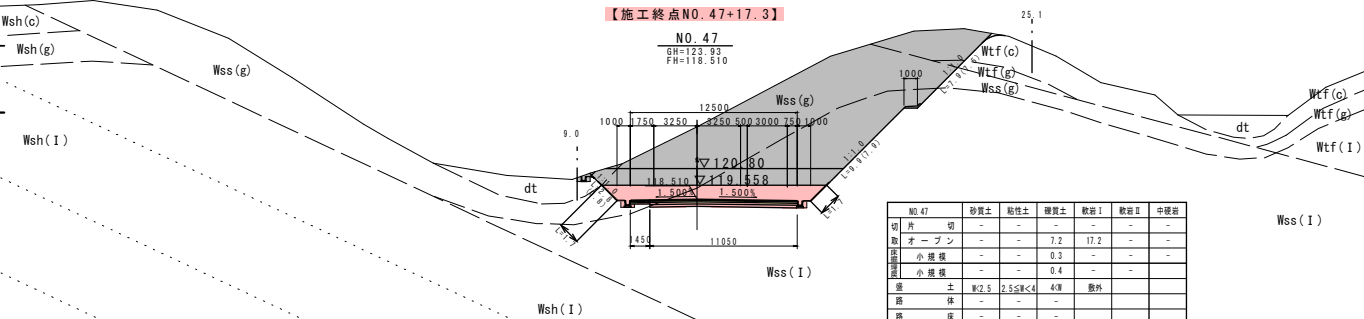
期 分		砂質土	粘性土	硬質土	軟土	軟弱土	中硬土
取 扱	切 削	-	5.4	-	-	-	-
	オ ー プ ン	-	-	-	-	-	-
	人 力	-	-	-	-	-	-
	機 械	-	-	-	-	-	-
取 扱	W < 2	-	-	-	-	-	-
	W > 2	-	-	-	-	-	-
	土留24	-	-	-	-	-	-
	B:W1≥4, 軟<1	-	-	-	-	-	-
取 扱	C:1<W1<4, 軟<2	-	-	-	-	-	-
	D:W1<1, 軟<1	-	0.2	-	-	-	-
	低圧なし	-	-	-	-	-	-
	土 体	W<2.5	2.5≤W<4	4以上	-	-	-
取 扱	土 体	2.2	2.7	1	-	-	-
	床	-	-	1.7	-	-	-
取 扱	土留土	表土	密土	固入土	噴射	合計	-
	1.0	-	-	-	-	-	-
取 扱	切 削	人 力	-	-	-	-	-
	機 械	4.3	-	-	-	-	-
取 扱	人 力	-	-	-	-	-	-
	機 械	2.3	-	-	-	-	-
取 扱	植生・表材・敷付土	-	-	-	-	-	-
	人工保土工	-	-	-	-	-	-
取 扱	表 土 層	-	0.5	-	-	-	-
	準 道	11.05	1.45	-	-	-	-
取 扱	土 層	11.05	1.45	-	-	-	-
	土 層	11.05	1.45	-	-	-	-
取 扱	切 削	-	-	密土	-	-	-
	土 層	-	2.5	-	-	-	-
取 扱	植 装 砂	-	-	-	-	-	-
	植 装 砂	-	-	-	-	-	-

No. 48		砂質土	粘性土	礫質土	軟弱土	軟弱土	中硬土
可取	力	切	6.7	-	-	-	-
	力	プシ	-	0.2	-	-	-
圧強	力	-	-	-	-	-	-
	機械	W<2	-	-	-	-	-
埋戻	機械	W>2	-	-	-	-	-
		土質24	-	-	-	-	-
		8割24以上2割<	-	-	-	-	-
		5割24以上2割<	-	-	-	-	-
		5割24以上2割<	0.2	-	-	-	-
	低圧なし	-	-	-	-	-	-
透	土	水2.5	2.5以上4割	4割	-	-	-
透	体	1.1	0.7	-	-	-	-
透	床	-	1.7	-	-	-	-
登外	土質土	表土	密土	購入土	雑碎	合計	-
	1.6	-	-	-	-	-	-
土工用土	切	力	-	-	-	-	-
	土	機械	4.7	-	-	-	-
	供	力	-	-	-	-	-
	土	機械	-	-	-	-	-
		増生最良付付土	2.7	-	-	-	-
		人工環境土	-	-	-	-	-
		是	0.5	-	-	-	-
		是	11.05	1.45	-	-	-
		是	11.05	1.45	-	-	-
		是	切土	密土	-	-	-
	土	6.7	-	-	-	-	
	土	-	-	-	-	-	

[illegible]

モルタル0.2



【施工終点N0.47+17.3】



項目	NO.47	砂質土	粘性土	硬質土	軟弱1	軟弱2	中硬土
切土	母	-	-	-	-	-	-
削土	オープン	-	-	7.2	17.2	-	-
削土	小底機	-	-	0.3	-	-	-
削土	小底機	-	-	0.4	-	-	-
掘削	土体	NO.2.5	2.55<C<4	4倍	数外	-	-
掘削	底	-	-	-	-	-	-
掘削	底	-	-	-	-	-	-
掘削	掘削	-	-	1.7	1.7	-	-
掘削	掘削	-	-	-	-	-	-
掘削	掘削基礎砕石工	-	-	-	-	-	-
掘削	人工掘削工	-	-	-	-	-	-
掘削	車道掘削	-	-	-	-	-	-
掘削	掘削工(下層)	11.05	1.45	-	-	-	-

下層路盤工No. 40+17.3まで

実施設計図

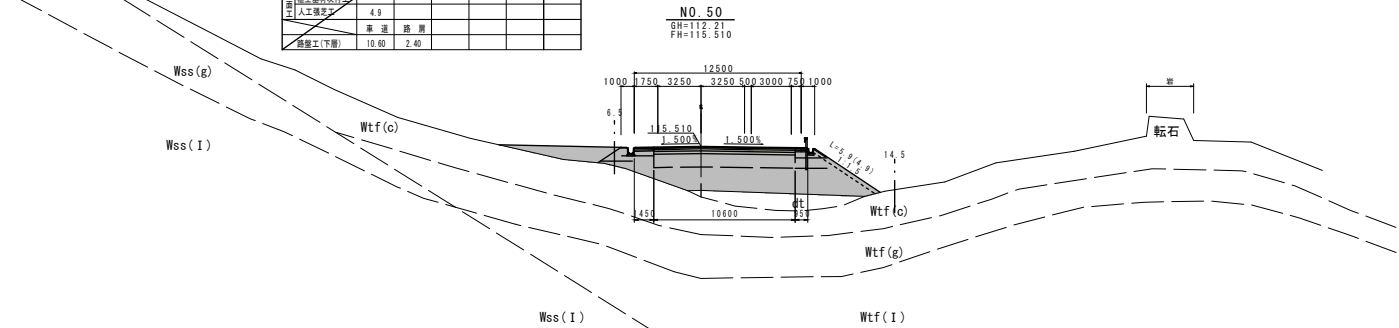
鹿 児 島 県	
工事名	道路改築工事 (久阿根高尾野道路R7-14工区)
河川 線 名	一般国道504号
工事箇所	出水  高尾野 町 下高尾野 地内 市 
図面種類	本線 横断面
縮 尺	1:200
図面番号	全 葉 派 号

本線 横断図 (21/38) S=1:200

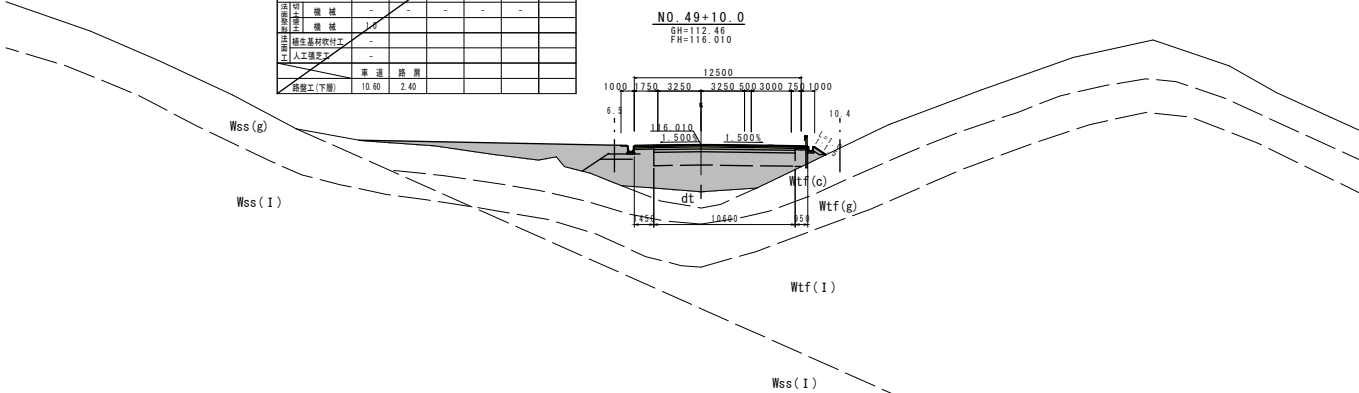
凡 例				
地層名	記号	地質名	土工区分	換算系数
崖積堆積物	dt	礫混り土砂	礫混り土	-
先加久森夕張 流堆積物	Wtf(c)	強風化溶結凝灰岩	粘性土	8
	Wtf(g)	強風化溶結凝灰岩	礫混り土	15
	Wtf(l)	風化溶結凝灰岩	軟岩Ⅰ	93
	tf(II)	溶結凝灰岩	軟岩Ⅱ	228
	tf	溶結凝灰岩	中硬岩	-
四方十層群	Wh(c)	強風化頁岩	粘性土	6
	Wh(g)	強風化頁岩	礫混り土	23
	Wh(l)	風化頁岩	軟岩Ⅰ	74
	Wh(l)	弱風化頁岩	軟岩Ⅱ	284
	sh(f)	頁岩(硬砂帶)	粘性土	52
	Wsa(g)	強風化砂岩	礫混り土	-
	Wsa(l)	風化砂岩	軟岩Ⅰ	-

——— 地質境界線
 層理面の傾斜（断面における見かけの傾斜）
 ——— 地下水位

No.50		砂質土	粘性土	凝灰土	軟土	軟弱土	中硬土
切	片	-	-	-	-	-	-
取	オーブン	-	-	-	-	-	-
取	小規模	-	-	-	-	-	-
取	小規模	-	-	-	-	-	-
度	土	車2.5	2.5土2.5	4.0	軟弱	-	-
路	床	2.0	3.9	20.9	6.2	-	-
路	床	-	-	10.6	-	-	-
空	機 械	-	-	-	-	-	-
空	機 械	5.4	-	-	-	-	-
植生基材交付工	-	-	-	-	-	-	-
人工増設工	-	4.9	-	-	-	-	-
植生工(下層)	-	-	専 用	専 用	-	-	-
植生工(下層)	-	10.60	2.40	-	-	-	-



品名	単位	数量	単価	金額	備考
片 材	㎡	1.0	10.00	10.00	
切 断	㎡	1.0	10.00	10.00	
オ ー プ ン	㎡	1.0	10.00	10.00	
小 構 造	㎡	1.0	10.00	10.00	
小 構 造	㎡	1.0	10.00	10.00	
土 体	㎡	1.0	10.00	10.00	
路 床	㎡	1.0	10.00	10.00	
路 床	㎡	1.0	10.00	10.00	
切 断	㎡	1.0	10.00	10.00	
機 械	台	1.0	10.00	10.00	
機 械	台	1.0	10.00	10.00	
植 生 基 材 配 付 工	㎡	1.0	10.00	10.00	
人 工 運 送 工	㎡	1.0	10.00	10.00	
車 道	㎡	1.0	10.00	10.00	
路 面	㎡	1.0	10.00	10.00	
歩 道 工 (下 階)	㎡	1.0	10.00	10.00	

[illegible]

	N0、40以上	砂質土	黏性土	礫質土	軟弱土	軟留工	中継工
切取	力 オープン	-	-	-	-	-	-
反掘	力 W<2 W>2	-	-	-	-	-	-
増設	D≧24 B≧4、L≦1 C1≦割く、L≦割く D≦1、L1≦割く 転圧なし	-	-	-	-	-	-
要する	土	割寸5	2.5割寸6	4割	-	-	-
路床	体	2.8	4.1	7.5	-	-	-
路底	床	-	-	10.6	-	-	-
敷外	土留土	護土	寄土	擁壁土	護壁	合計	-
(4.8)	人力	0.2	-	-	-	-	-
法適用	機	-	-	-	-	-	-
形適用	機	-	-	-	-	-	-
に適用	人力	-	-	-	-	-	-
に適用	機	1.6	-	-	-	-	-
適用	養生材料敷付工事 土人入場破砕	-	-	-	-	-	-
必要量	-	-	-	-	-	-	-
延長	車道	車道	路肩	-	-	-	-
延長	土	10.60	2.40	-	-	-	-
延長	土	10.60	2.40	-	-	-	-
延長	切土	-	-	擁土	-	-	-
延長	破砕	-	-	-	-	-	-
延長	土壊破砕	-	-	-	-	-	-

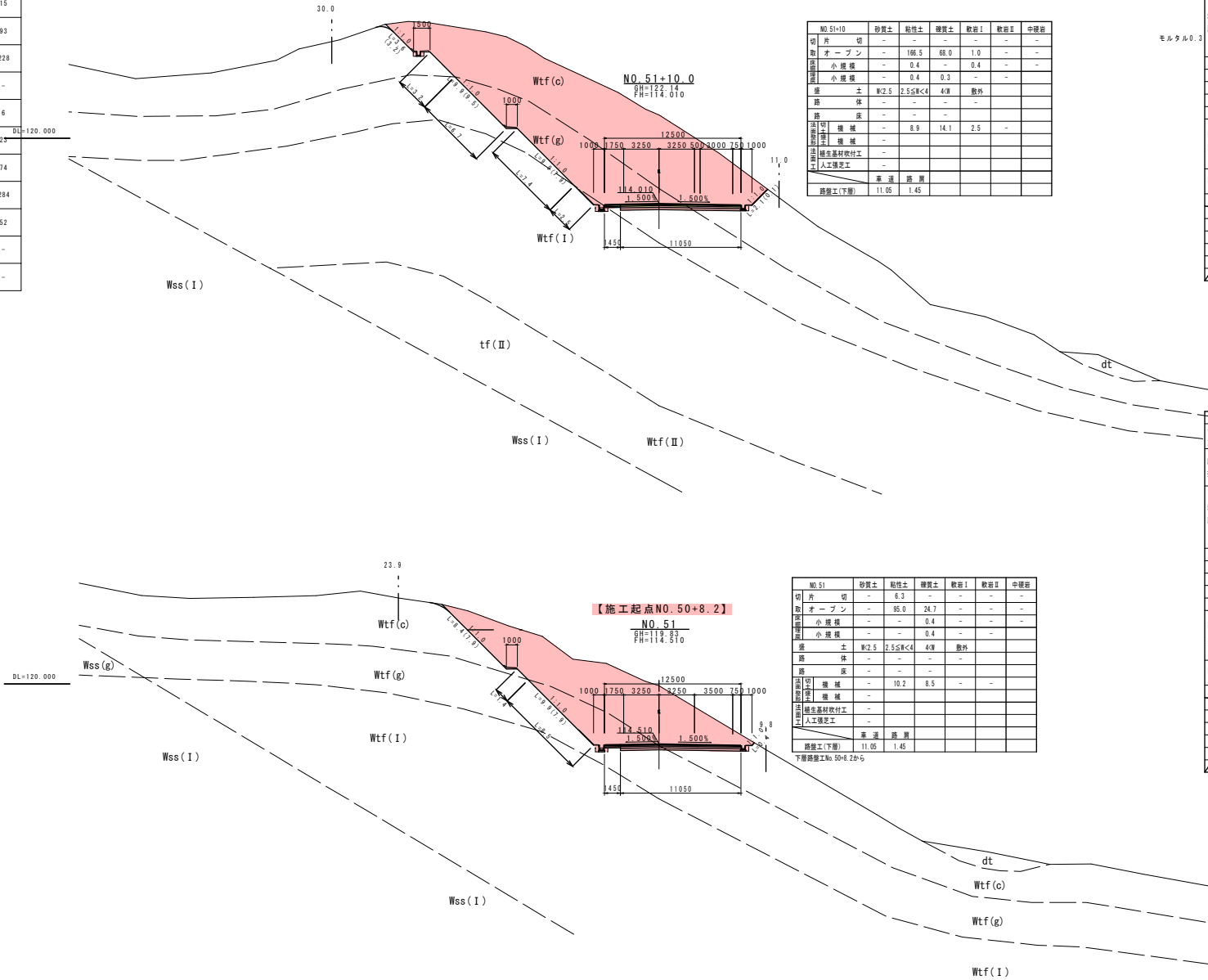
実施設計図

鹿 児 島 県			
工事名	道路改築工事 (久阿根高尾野道路R7-14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	本線 横断面		
縮 尺	1:200		
図面番号	全	案 第	号

本線 横断図 (22/38) S=1:200

凡 例				
地层名	代号	地质名	土工划分	设计标号
崖壁堆砌物	dt	硬质土砂	硬质粘土	-
先加久暴大砂 流堆积物	Wt(f-g)	强风化溶结灰岩	粘性土	8
	Wt(fa)	强风化溶结灰岩	硬质粘土	15
	Wt(f-1)	风化溶结灰岩	软岩 I	93
	tf(±)	溶结灰岩	软岩 II	228
	tf	溶结灰岩	中硬岩	-
崖壁十层岩	Wh(c)	强风化页岩	粘性土	6
	Wh(g)	强风化页岩	硬质粘土	27
	Wh(1-1)	风化页岩	软岩 I	74
	Wh(1-2)	弱风化页岩	软岩 II	284
	sh(f)	页岩 (硬砂带)	粘性土	52
	Wsa(g)	强风化砂岩	硬质粘土	-
	Wsa(1)	风化砂岩	软岩 I	-

——— 地質境界線
 層理面の傾斜（断面における見かけの傾斜）
 ——— 地下水位



取得可能な 資格・技能 等	NO.5110	砂置土	粘性土	硬質土	軟弱土	中硬土
	片 切	-	-	-	-	-
	オー プ ン	-	166.5	68.0	1.0	-
	小規模	-	0.4	0.4	0.4	-
	小規模	-	0.4	0.3	-	-
	盛 土	W2.5	2.5≤K<4	4倍	敷外	-
	路 体	-	-	-	-	-
	路 床	-	-	-	-	-
	機械	-	8.9	14.1	2.5	-
	機械	-	-	-	-	-
土木 関係 資格	増基基礎付役工	-	-	-	-	-
	人工築土工	-	-	-	-	-
	車 道 積 累	-	-	-	-	-
路盤工(下層)	11.05	1.45	-	-	-	-

No.51+10		砂質土	粘性土	礫質土	軟岩Ⅰ	軟岩Ⅱ	中硬岩
切	切	-	-	-	-	-	-
取	オーブン	-	166.6	68.0	0.8	-	-
採	人	-	-	-	-	-	-
	力	-	-	-	-	-	-
	機械	W < 2	-	-	0.6	-	-
埋	機	W > 2	-	-	-	-	-
		A1224	-	-	-	-	-
		B12124, 42<1	-	-	-	-	-
		C12124<4, 42<1	-	-	-	-	-
		D12121, 42<1	0.2	-	-	-	-
	転圧なし	-	-	-	-	-	-
道	土	212.5	2.5	5.0	4	-	-
路	床	-	-	-	-	-	-
路	床	-	-	-	-	-	-
界外	土質土	表土	表土	表土	埋入土	埋入土	合計
		-	-	-	-	-	-
		-	-	-	-	-	-
切土	人力	-	-	-	-	-	-
	機械	22.8	-	-	-	2.5	-
	人力	-	-	-	-	-	-
切土	人力	-	-	-	-	-	-
	機械	21.5	-	-	-	-	-
	人力	-	-	-	-	-	-
埋入土	基礎杭埋付工	-	-	-	-	-	-
	人工埋設工	-	-	-	-	-	-
表土	表土	-	0.5	-	0.6	-	-
舗装	車道	舗装	-	-	-	-	-
舗装	土	11.05	1.45	-	-	-	-
舗装	土	11.05	1.45	-	-	-	-
埋入土	切土	-	-	埋入土	-	-	-
埋入土	埋入土	-	4.4	8.1	-	-	-
表土	埋入土	-	-	-	-	-	-

切	NO.51	砂質土	粘性土	硬質土	軟土	軟土Ⅱ	中硬土
切	人	-	6.5	-	-	-	-
切	オーブン	-	95.0	24.5	-	-	-
反	人	-	-	-	-	-	-
反	機械 W<2	-	-	0.6	-	-	-
反	機械 W>2	-	-	-	-	-	-
増	A:W2/4	-	-	-	-	-	-
増	B:W2/4, 堅<1	-	-	-	-	-	-
増	C:1/堅<4, 堅<2	-	-	-	-	-	-
増	D:1/堅<1, 堅<1	-	0.4	-	-	-	-
増	既圧なし	-	-	-	-	-	-
保	土	W2/5	2.5/堅<4	4/堅	-	-	-
保	保	-	2.5/堅<4	-	-	-	-
保	保	-	-	-	-	-	-
計	計外	土質土	保土	保土	保土	維持	合計
切	人	力	-	-	-	-	-
切	機械	19.7	-	-	-	-	-
保	人	力	-	-	-	-	-
保	機械	16.9	-	-	-	-	-
保	保土材料費(仮定)	-	-	-	-	-	-
保	土(人工)保土費	-	-	-	-	-	-
保	集	集	0.5	0.6	-	-	-
保	集	集	集	集	-	-	-
保	集	集	11.05	1.45	-	-	-
保	集	集	11.05	1.45	-	-	-
保	集	集	切土	保土	-	-	-
保	集	集	6.7	5.8	-	-	-
保	集	集	-	-	-	-	-

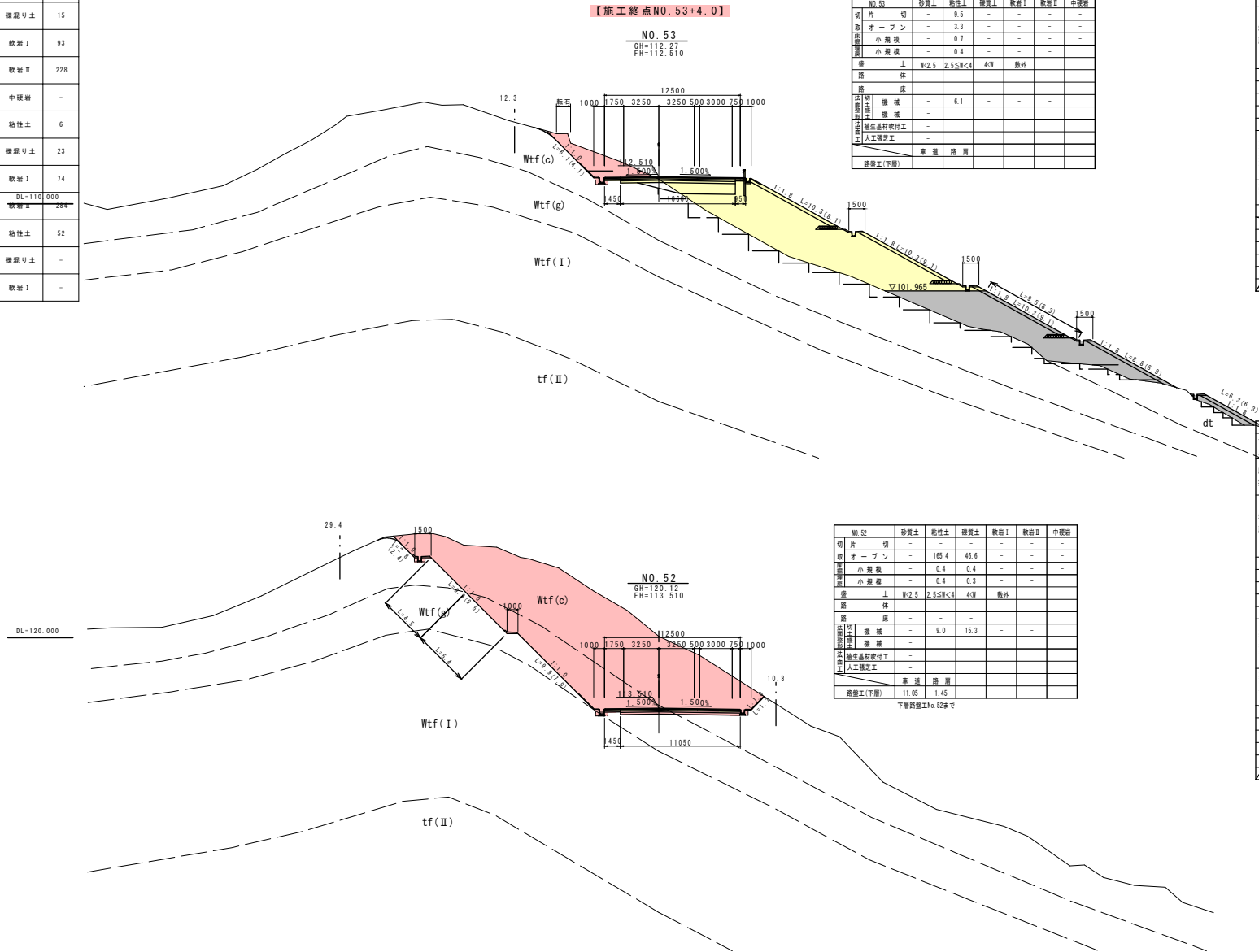
実施設計図

鹿 児 島 県			
工事名	道路改善工事 (阿久根高尾野道路R7-14工区)		
四川 路線	名	一般国道504号	
工事箇所	出水	高尾野 市	町 下高尾野 地内
図面種類	本線 横断面		
縮 尺	1:200		
図面番号	全	張 第	号

本線 横断面図 (23/38) S=1:200

凡 例				
地层名	代号	地质名	土工划分	设计标号
崖壁堆砌物	dt	硬质土砂	硬质砂土	-
先加久暴大 泥质堆砌物	Wt(fg)	强风化熔结灰岩	粘性土	8
	Wt(fa)	强风化熔结灰岩	硬质砂土	15
	Wt(f1)	风化熔结灰岩	软岩 I	93
	tf(II)	溶结灰岩	软岩 II	228
	tf	溶结灰岩	中硬岩	-
四万十层群	Wh(c)	强灰质岩	粘性土	6
	Wh(g)	强灰质岩	硬质砂土	23
	Wh(1)	灰质岩	软岩 I	74
	Wh(2)	弱灰质岩	DL=110 软岩 II	000 285
	sh(f)	頁岩 (硬砂帶)	粘性土	52
	Wsa(g)	强灰质砂岩	硬质砂土	-
	Wsa(1)	灰质砂岩	软岩 I	-

——— 地質境界線
 層理面の傾斜（断面における見かけの傾斜）
 ——— 地下水位



	MJ.5	砂質土	粘性土	硬質土	軟弱土	軟弱土	中硬土
切	-	-	9.5	-	-	-	-
取	オーブン	-	3.3	-	-	-	-
削	小規模	-	0.7	-	-	-	-
掘	小規模	-	0.4	-	-	-	-
掘	土	7.5~8	7.5<R<4	4以下	散外	-	-
路	体	-	-	-	-	-	-
路	床	-	-	-	-	-	-
切	機械	-	6.1	-	-	-	-
削	機械	-	-	-	-	-	-
掘	掘削機付工	-	-	-	-	-	-
掘	人工掘進工	-	-	-	-	-	-
掘	専法	路側	-	-	-	-	-
掘	路側工(下掘)	-	-	-	-	-	-

NO. 53		砂質土	粘質土	砂質土	粘質土	砂質土	粘質土	中硬砂
切取	力	-	9.6	-	-	-	-	-
オープン	力	-	6.8	-	-	-	-	-
底層	力	-	-	-	-	-	-	-
	W < 2	-	0.6	-	-	-	-	-
埋戻	力	-	-	-	-	-	-	-
	W > 2	-	-	-	-	-	-	-
	A W2 < 4	-	-	-	-	-	-	-
	B W2 < 4, 粒 < 1	-	-	-	-	-	-	-
	C 1 < 粒 < 4, W2 < 1	-	-	-	-	-	-	-
埋戻	D 1 < 1, 粒 < 1	0.3	-	-	-	-	-	-
	粒なし	-	-	-	-	-	-	-
原土	力	W2 < 5	2.5 < W2 < 4	4 以上	-	-	-	-
原土	力	3.3	5.8	15.0	-	-	-	-
原土	力	-	-	7.1	-	-	-	-
剪断	土質土	粘土	粘土	硬粘土	砂質土	砂質土	砂質土	砂質土
剪断	土質土	12.3	-	-	-	-	-	-
土質土	力	-	-	-	-	-	-	-
	力	7.3	-	-	-	-	-	-
	力	-	-	-	-	-	-	-
	力	46.6	-	-	-	-	-	-
土質土	力	3	-	-	-	-	-	-
	力	41.4	-	-	-	-	-	-
土質土	力	-	0.6	-	-	-	-	-
	力	-	-	-	-	-	-	-
土質土	力	10.00	2.40	-	-	-	-	-
	力	10.00	2.40	-	-	-	-	-
土質土	力	-	-	粘土	-	-	-	-
	力	-	3.0	-	-	-	-	-
土質土	力	-	-	-	-	-	-	-
	力	-	-	-	-	-	-	-

項目	NO. 52	砂質土	粘性土	硬質土	軟岩 I	軟岩 II	中硬
切	片 切	-	-	46	-	-	-
取	オープン	-	165.4	4.6	-	-	-
掘	小掘機	-	0.4	-	-	-	-
削	小掘機	-	0.4	0.3	-	-	-
掘	土	約2.5	2.5≤R<4	4R	費外	-	-
路	体	-	-	-	-	-	-
路	床	-	-	-	-	-	-
造	掘 機	-	9.0	15.3	-	-	-
造	掘 機	-	-	-	-	-	-
造	掘機材料費工	-	-	-	-	-	-
造	人工増工費	-	-	-	-	-	-
造		車 道	路 肩				
造	路盤工(下層)	11.05	1.45				

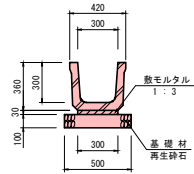
[illegible]

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R7-14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
路面種類	本線 横断面
縮 尺	1:200
図面番号	全 業 第 号

各種構造図 その 1

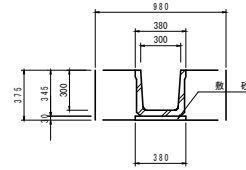
U300 型側溝 道路用 S=1:20



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	m ²
敷モルタル	1:3	0.30×0.03×10.00	= 0.090	m ³

10m当り

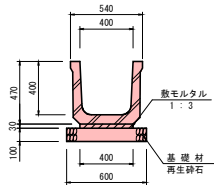
U300 型側溝 水路用 S=1:20



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	m ³
基 面 整 正		0.38×10.0	= 3.800	m ²
床 掘	普通土	0.98×0.375×10.00	= 3.675	m ³
埋 戻		3.675-0.38×0.375×10.00	= 2.250	m ³
残 土	普通土	3.675-2.250	= 1.425	m ³

10m当り

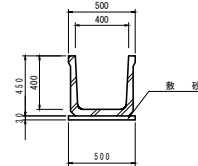
U400 型側溝 道路用 S=1:20



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	m ²
敷モルタル	1:3	0.40×0.03×10.00	= 0.120	m ³

10m当り

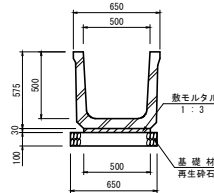
U400 型側溝 水路用 S=1:20



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	m ³
基 面 整 正		0.50×10.0	= 5.000	m ²

10m当り

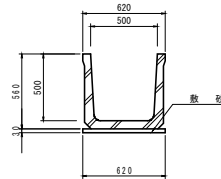
U500 型側溝 道路用 S=1:20



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	m ²
敷モルタル	1:3	0.50×0.03×10.00	= 0.150	m ³

10m当り

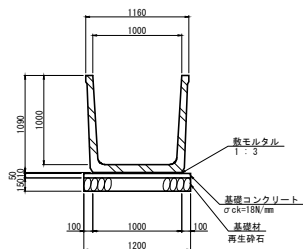
U500 型側溝 水路用 S=1:20



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	m ³
基 面 整 正		0.62×10.0	= 6.200	m ²

10m当り

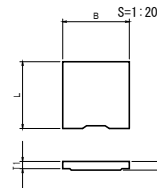
大型水路1000×1000 (I型) S=1:30



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
基面整正		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

10m当り

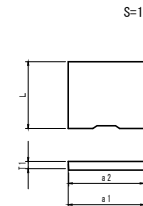
U型側溝300道路用 蓋版



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



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

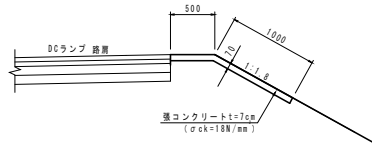
実施設計図

鹿 児 島 県	
工 事 名	道路改築工事 (阿久根高尾野道路R7-14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	各種構造図その1
縮 尺	各図参照
図 面 番 号	全 葉 第 号

各種構造図 その 2

A型のり肩保護工

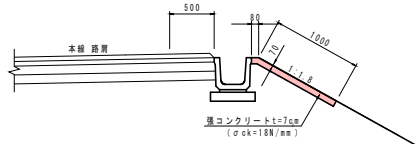
S=1:30



種別	規格	計 算 式	数 量
強コンクリート	σck=18N/mm² t=7cm	(0.50+1.00) × 0.07 × 10.00 = 1.050	1.05 m³
型 枠	小型構造物用	0.07 × 2 × 10.00 = 1.40	1.40 m²
目 地 材	2539ft (t=10mm)	(1.00+0.50) × 0.07 = 0.105	0.11 m

B型のり肩保護工

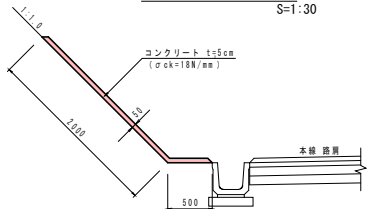
S=1:30



種別	規格	計 算 式	数 量
強コンクリート	σck=18N/mm² t=7cm	(0.08+1.00) × 0.07 × 10.00 = 0.756	0.76 m³
型 枠	小型構造物用	0.07 × 10.00 = 0.70	0.70 m²
目 地 材	2539ft (t=10mm)	(1.00+0.08) × 0.07 = 0.076	0.08 m

のり尻保護工

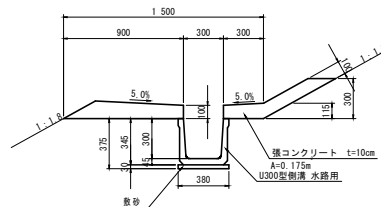
S=1:30



種別	規格	計 算 式	数 量
強コンクリート	σck=18N/mm² t=5cm	(0.50+2.00) × 0.05 × 10.00 = 1.250	1.25 m³
目 地 材	2539ft (t=10mm)	(2.00+0.50) × 0.05 = 0.125	0.13 m

A型小段排水工300型

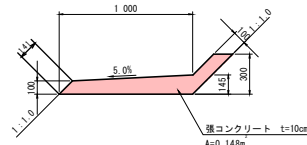
S=1:20



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 × 0.38 × 10.00	0.11 m³
強コンクリート	σck=18N/mm²	0.175 × 10.00	1.75 m³
同上型枠	小型構造物	0.10 × 2 × 10.00	2.00 m²
目 地 材	2539ft (t=10mm)	A=0.175m	0.18 m

A型小段保護工

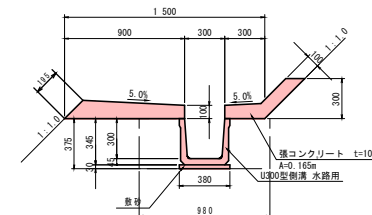
S=1:20



種別	規格	計 算 式	数 量
強コンクリート	σck=18N/mm²	0.148 × 10.00	1.48 m³
同上型枠	小型構造物	0.141 × 10.00	1.41 m²
目 地 材	2539ft (t=10mm)	A=0.148m	0.15 m

C型小段排水工300型

S=1:20

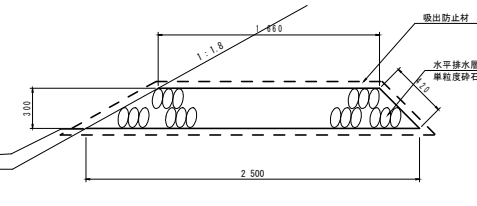


種別	規格	計 算 式	数 量
側溝	U型側溝 300型	L=2.00/本 W=180kg/本	10.00 m
敷砂	t=3cm	0.03 × 0.38 × 10.00	0.11 m³
強コンクリート	σck=18N/mm²	0.165 × 10.00	1.65 m³
同上型枠	小型構造物	(0.10 × 2 + 0.195) × 10.00	3.95 m²
目 地 材	2539ft (t=10mm)	A=0.165m	0.17 m
基面整正		0.38 × 10.00	3.80 m³
床 掘	普通土	0.98 × 0.38 × 10.00 = 3.724	3.72 m³
埋 戻	普通土	8.724 - 0.38 × 0.375 × 10.00 = 2.299	2.30 m³
残 土	普通土	3.72 - 2.30 = 1.420	1.42 m³

※作業土工は横断面にて計上

水平排水層

S=1:20



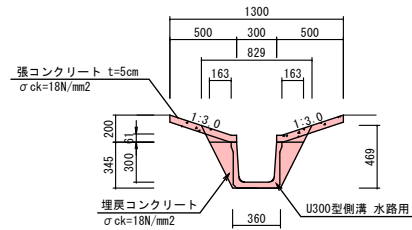
種別	規格	計 算 式	数 量
水平排水層	単粒度砂石	1/2 × (1.66+2.50) × 0.30 × 10.0	6.24 m³
吸出防止材	t=10mm	(1.66+2.50+0.42) × 10.0	45.80 m

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R7-14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	各種構造図その2		
縮 尺	各図参照		
図 面 番 号	全	葉 第	号

各種構造図 その 5

縦溝工B型300 S=1:20



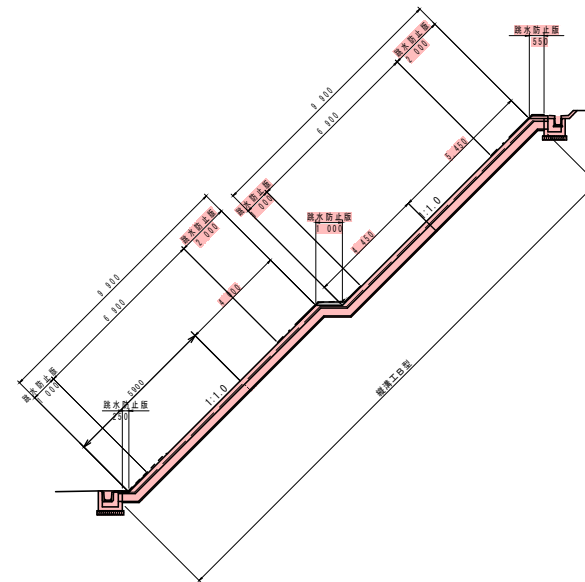
縦溝工B型300 材料表 10m当り

種 別	規 格	計 算 式	数 量	単 位
側溝	水路用(300×300)	L=2 000 W=180kg	10.00	m
張コンクリート	σck=18N/mm²	0.50×0.05×10.00×2	= 0.500	0.50 m³
型 枠	換 料	0.05×4×10.00	= 2.000	2.00 m²
目 地 材	55×91t (t=10mm)	0.50×0.05×2	= 0.050	0.05 m²

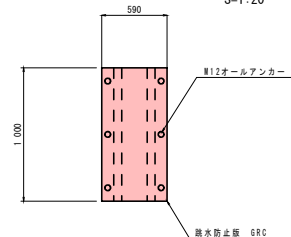
縦溝工B型300 土工 1m当り

種 別	規 格	計 算 式	数 量	単 位
床 掘	普通土	1/2 (0.829+0.36) × 0.469 × 1.00	= 0.279	0.28 m³
埋戻コンクリート	σck=18N/mm²	(0.163×0.061×1/2+0.163×0.345×1/2) × 2×1.00	= 0.066	0.07 m³
残 土	普通土	1/2 (0.829+0.36) × 0.469 × 1.00	= 0.279	0.28 m³
基面整正	普通土	0.36×1.00	= 0.360	0.36 m²

側 面 図 S=1:100



300用跳水防止版 S=1:20



300用跳水防止版 材料表 1.0m当り

工 種	材 料	計 算 式	数 量	単 位
跳水防止版	G R C	590×1 000×10 (12.7kg/1枚)	1.00	m
オールドアンカー	亜鉛メッキ加工 M12		6.00	本

縦溝工B型300 材料表 土工

路線	計画測点	底層Ⅱ(2 (m)・残土)								基面整正							
		粘性土		礫質土		軟弱土		中硬岩		硬岩Ⅰ		硬岩Ⅱ		軟弱土		中硬岩	
		延長	単位数量	延長	単位数量	延長	単位数量	延長	単位数量	延長	単位数量	延長	単位数量	延長	単位数量	延長	単位数量
ランプ	N0	8 + 3.6	右														
本線	N0	39 + 7.9	右														
本線	N0	44 + 19.5	右	1.5	0.42	2.5	0.70			5.5	1.54			9.5	0.67	1.5	0.54
本線	N0	52 + 4.1	左	5.1	1.43	16.5	4.62			21.6	1.51	5.1	1.84	16.5	5.94		
本線	N0	61 + 3.6	左	4.2	1.18	7.4	2.07	10.0	2.80			21.6	1.51	4.2	1.51	7.4	2.07
本線	N0	62 + 4.6	右	3.4	0.95	6.5	1.82	11.7	3.28			21.6	1.51	3.4	1.22	6.5	1.82
本線	N0	72 + 4.5	左	4.4	1.23	9.3	2.60	23.7	6.64	4.8	1.37	0.8	0.22	43.1	3.02	4.4	1.54
本線	N0	72 + 9.6	右			4.5	1.26	15.3	4.28	1.8	0.50			21.6	1.51	4.5	1.62
合計				5.21		13.07		28.03		4.47				12.75		6.69	
本線	N0	44 + 19.5	右	土砂	:(0.42+0.77)/9.5×10=1.2m³/10m	軟弱	:(1.54/9.5×10=1.6m³/10m)										

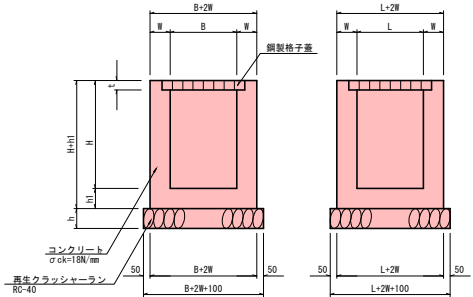
実施設計図

鹿 児 島 県	
工 事 名	道路改築工事 (阿久根高尾野道路R7-14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	各種構造図その5
縮 尺	各図参照
図 面 番 号	全 集 第 号

集水樹工詳細図 その1

A型, B型, C型, D型集水樹

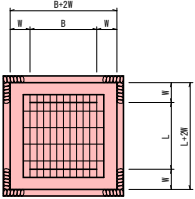
側面図



寸法表

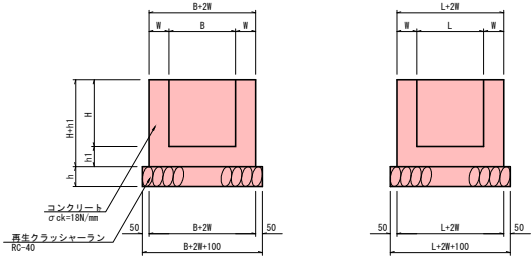
名 称	B	L	H	W	h1	h	t	ゲレックス受枠寸法 (T-25)
A-1型~A-16型	600	600	600	150	150	81		735×735×81 (T-25)
A-17型	600	600	700	150	150	81		735×735×81 (T-25)
B-1型~B-2型	700	700	650	150	150	81		820×820×81 (T-25)
C-1型	900	900	700	150	150	96		1020×1020×96 (T-25)
D-1型	1000	1000	600	200	150	106		1135×1135×106 (T-25)

平面図

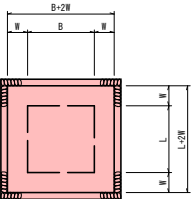


E型集水樹

側面図



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	
	σck=18N/mm ²		小構造物		再生35mm径5mm(RC-40)	
A-1~A-16	0.90×0.90×0.75-0.60×0.60×0.519-0.735×0.735×0.081=	0.377	(0.90+0.60)×0.75×4=	4.500	1.00×1.00=	1.000
A-17	0.90×0.90×0.85-0.60×0.60×0.619-0.735×0.735×0.081=	0.422	(0.80+0.60)×0.85×4=	4.760	1.00×1.00=	1.000
B-1~B-2	1.00×1.00×0.80-0.70×0.70×0.569-0.820×0.820×0.081=	0.467	(1.00+0.70)×0.80×4=	5.440	1.10×1.10=	1.210
C-1	1.20×1.20×0.85-0.90×0.90×0.604-1.020×1.020×0.086=	0.635	(1.20+0.90)×0.85×4=	7.140	1.30×1.30=	1.690
D-1	1.40×1.40×0.75-1.00×1.00×0.494-1.135×1.135×0.106=	0.839	(1.40+1.00)×0.75×4=	7.200	1.50×1.50=	2.250
E-1~E-22	0.80×0.80×0.65-0.50×0.50×0.50=	0.291	(0.80+0.50)×0.65×4=	3.380	0.90×0.90=	0.810

E-6型枠面積: (0.8×0.65+0.5×0.65)×4=3.38

挿入管控除寸法

種別	B	H	面積
3300型側溝	300	300	0.090
2400型側溝	400	400	0.160
1500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
標準工A型300	300	300	0.090
標準工B型300	300	300	0.090
A型小段300型	300	300	0.090
B型小段300型	300	300	0.090

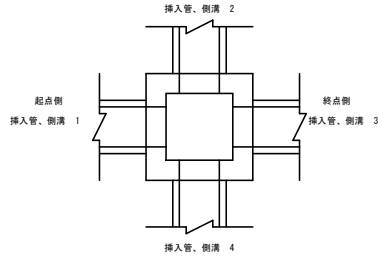
寸法表

名 称	B	L	H	W	h1	h	蓋板
E-1~E-22型	500	500	500	150	150	150	

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R7-14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 葉 第 号

集水桝工詳細図 その3



集水桝工数量総括表

路線名	測点	左右	名称	B×L×H	計画位置	側溝深	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 ³)	型枠	基礎材 (m ³) (B×L×H)	鋼製梯子 (個)	ゲレックス受付寸法 (17号)	鋼筋板 (1号)
本線	N0. 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	N0. 17 +	0.5	右	A-2型	600×600×600	護土路肩部	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	
ランプ	N0. 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	
ランプ	N0. 11 +	14.8	右	A-4型	600×600×600	切土路肩部	137.520	U300型側溝		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	N0. 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	
ランプ	N0. 17 +	6	右	A-6型	600×600×600	護土路肩部	135.877	U300型側溝		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	N0. 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	N0. 39 +	10.0	右	A-8型	600×600×600	切土路肩部	125.930	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	N0. 45 +		右	A-9型	600×600×600	切土路肩部	120.398	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	N0. 47 +	19.5	左	A-10型	600×600×600	護土路肩部	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	N0. 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	N0. 52 +	8.5	右	A-12型	600×600×600	切土路肩部	112.973	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	N0. 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	N0. 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	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	N0. 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	N0. 72 +	10	右	A-16型	600×600×600	切土路肩部	93.235	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	
ランプ	N0. 7 +	15.1	左	A-17型	600×600×700	切土路肩部	132.792	400×420		U300型側溝	0.422-(0.168+0.09)×0.15 = 0.38	4.76-(0.168+0.09)×2 = 4.40	1.00	1.0	735×7.35+81	
本線	N0. 14 +	11.4	右	A-18型	600×600×600	護土路肩部	134.128	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	
ランプ	N0. 3 +	2.1	右	A-19型	600×600×600	護土路肩部	136.687	既設縦溝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	N0. 12 +	0.5	左	B-1型	700×700×650	切土路肩部	134.349	U400型側溝		500×500	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	N0. 13 +	17.2	左	B-2型	700×700×650	護土路肩部	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	N0. 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	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	
ランプ	N0. 8 +	18.0	左	C-1型	900×900×700	切土路肩部	132.520	600×400	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	
ランプ	N0. 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	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	
ランプ	N0. 8 +	4.0	左	E-1型	500×500×500	切土小段部	146.880			C型小段300型	0.291-(0.09+0.09)×0.15 = 0.26	3.38-(0.09+0.09)×2 = 3.02	0.81			
本線	N0. 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		0.291-(0.09+0.09)×0.15 = 0.26	3.38-(0.09+0.09)×2 = 3.02	0.81			
本線	N0. 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		0.291-(0.09+0.09)×0.15 = 0.26	3.38-(0.09+0.09)×2 = 3.02	0.81			
本線	N0. 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	0.291-(0.09+0.09)×0.15 = 0.26	3.38-(0.09+0.09)×2 = 3.02	0.81			
本線	N0. 56 +	11.8	右	E-7型	500×500×500	護土小段部	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			
本線	N0. 57 +	15.1	右	E-8型	500×500×500	護土小段部	92.575	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			
本線	N0. 57 +	15.1	右	E-9型	500×500×500	護土小段部	92.575	A型小段300型		A型小段300型	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			
本線	N0. 58 +	9.9	右	E-10型	500×500×500	護土小段部	101.863	A型小段300型		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			
本線	N0. 58 +	9.7	左	E-11型	500×500×500	護土小段部	91.917	A型小段300型	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			
本線	N0. 58 +	1.0	左	E-12型	500×500×500	護土小段部	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			
本線	N0. 57 +	19.4	左	E-13型	500×500×500	護土小段部	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			
本線	N0. 57 +	19.4	左	E-14型	500×500×500	護土小段部	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			
本線	N0. 57 +	19.4	左	E-15型	500×500×500	護土小段部	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			
本線	N0. 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	0.291-(0.09+0.09)×0.15 = 0.26	3.38-(0.09+0.09)×2 = 3.02	0.81			
本線	N0. 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		0.291-(0.09+0.09)×0.15 = 0.26	3.38-(0.09+0.09)×2 = 3.02	0.81			
本線	N0. 65 +	16.0	左	E-18型	500×500×500	護土小段部	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			
本線	N0. 65 +	2.1	左	E-19型	500×500×500	護土小段部	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			
本線	N0. 72 +	5.0	左	E-20型	500×500×500	切土小段部	107.069	C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			
本線	N0. 72 +	5.0	左	E-21型	500×500×500	切土小段部	121.069	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			
本線	N0. 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		0.291-(0.09+0.09)×0.15 = 0.26	3.38-(0.09+0.09)×2 = 3.02	0.81			

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7-14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	集水桝工詳細図その3
縮尺	各図参照
図面番号	全 葉 第 号