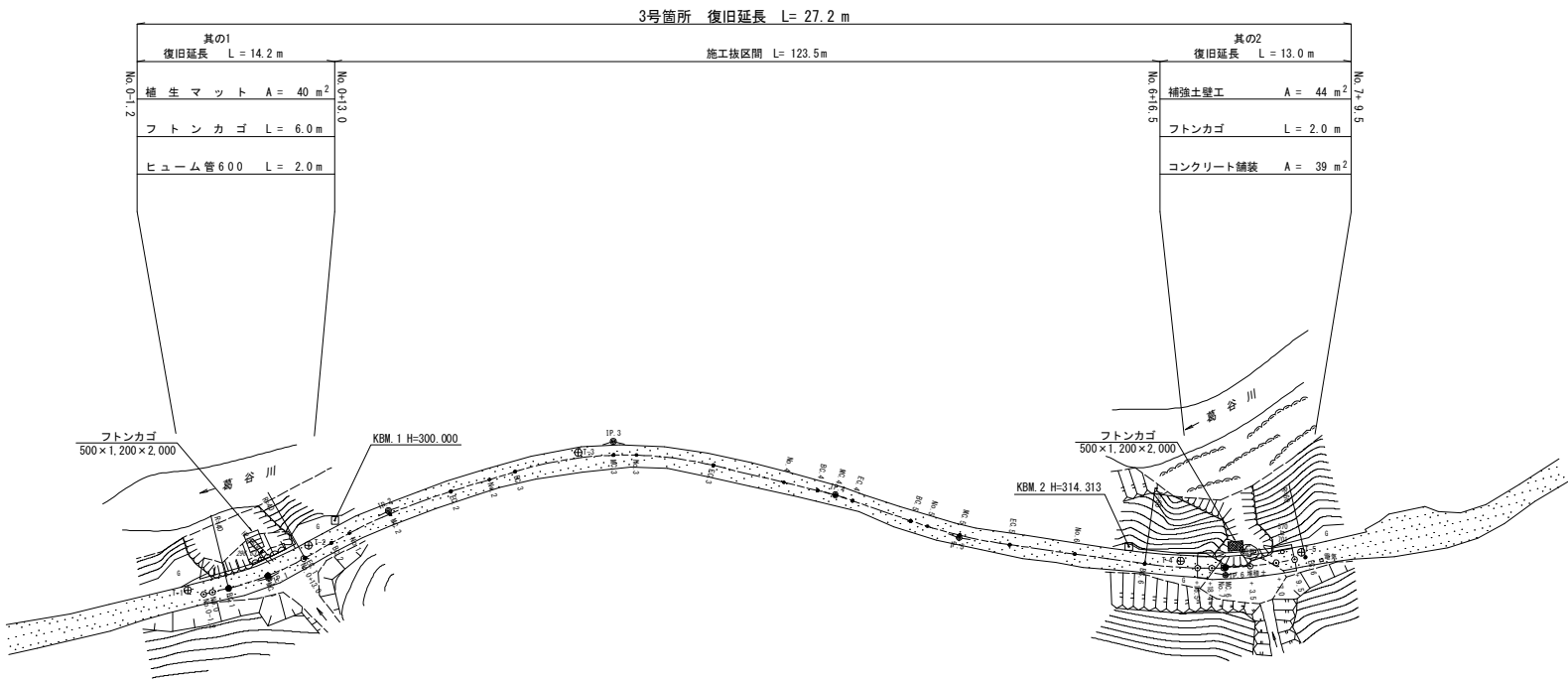
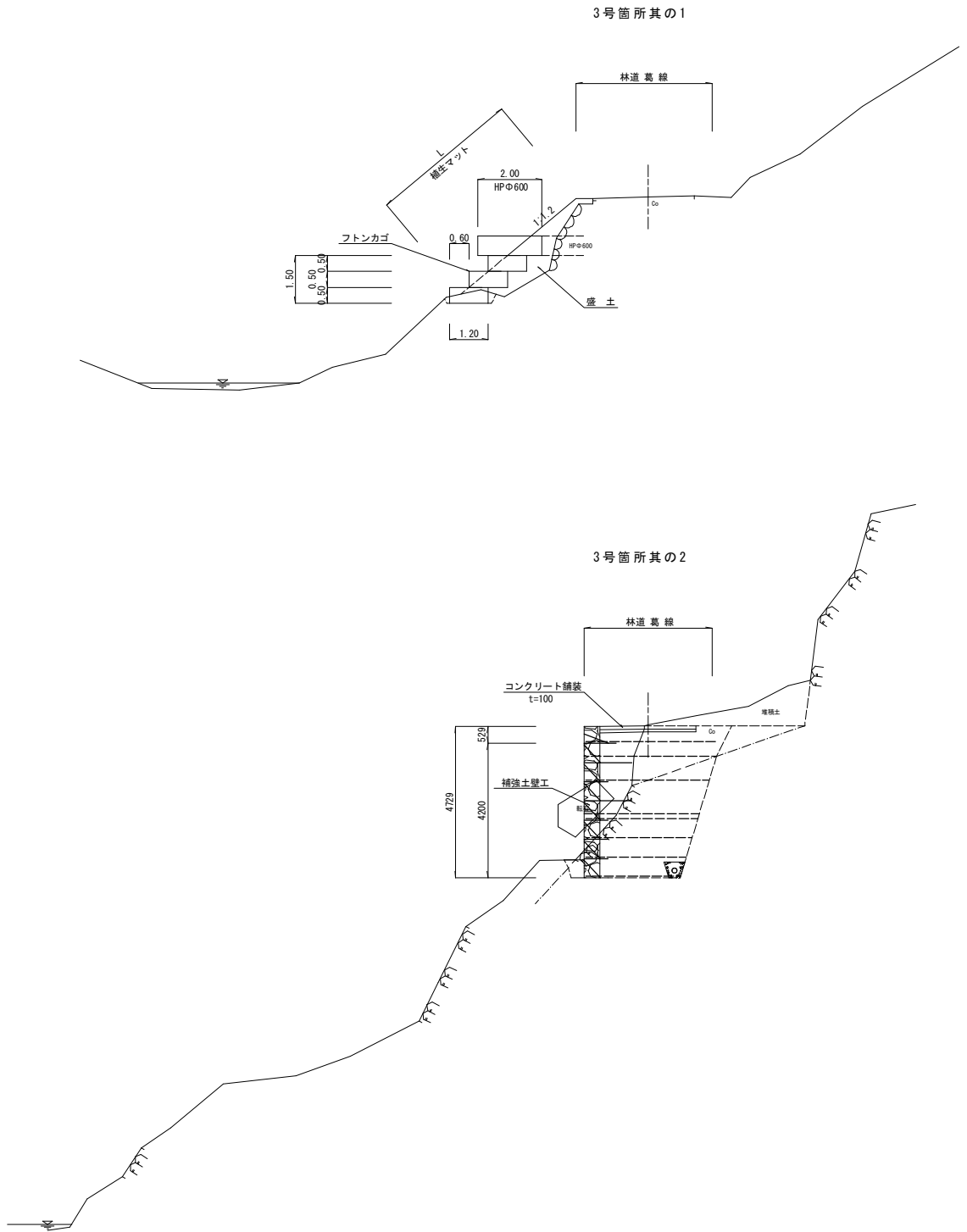


路線名	葛 線		事業名	災害復旧 事業	
林道区分		級別区分	2 級	設計速度	20 km/h
年 度	令和 2 年度		施行主体	山江村	
名 称	平 面 図		5 葉中	1 番	
施 行 地	球 磨 市		山 江	町	大字万江字 地内
縮 尺	図 示	審査者		設計者	

平 面 図 S=1:500

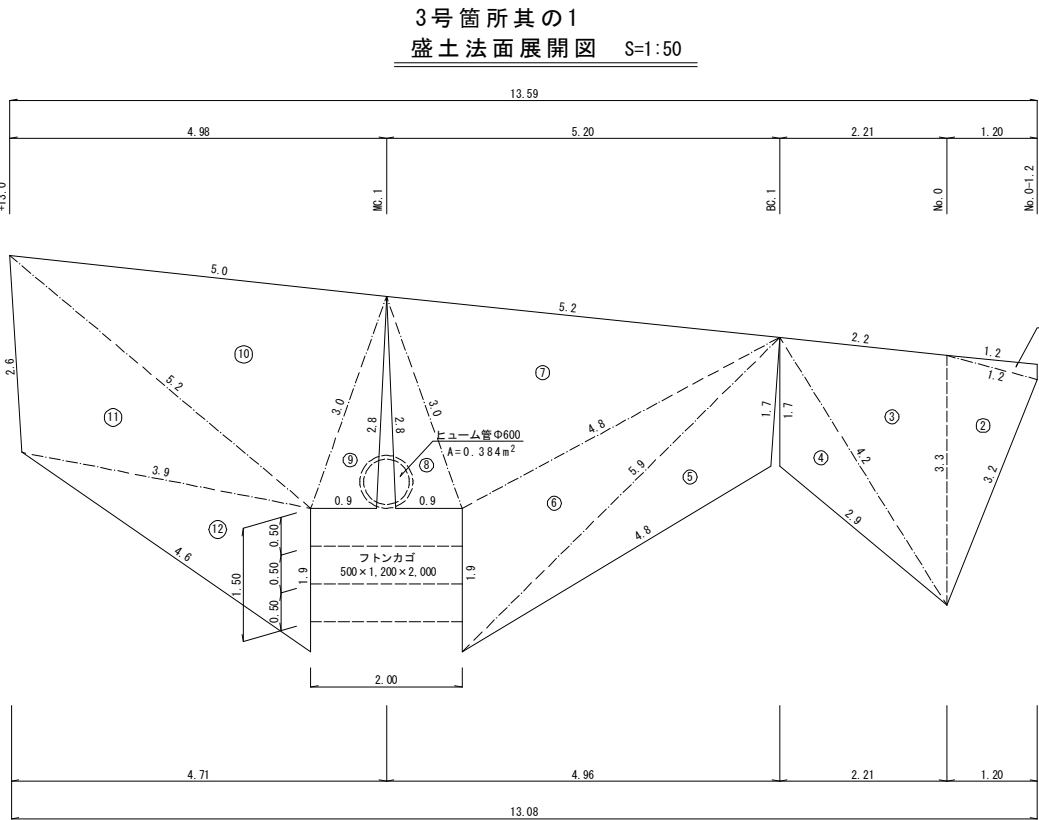
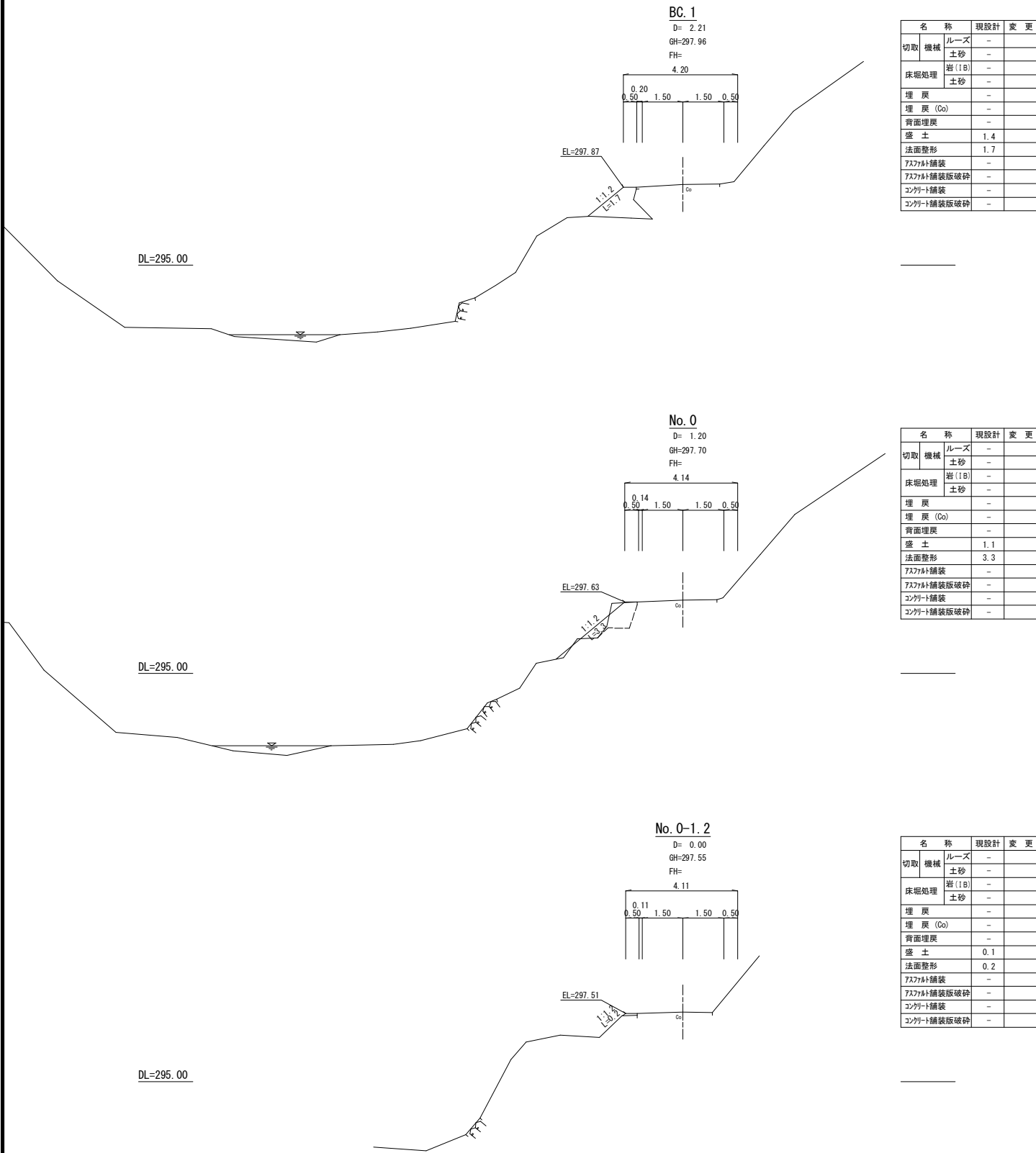


標準断面図 S=1:100

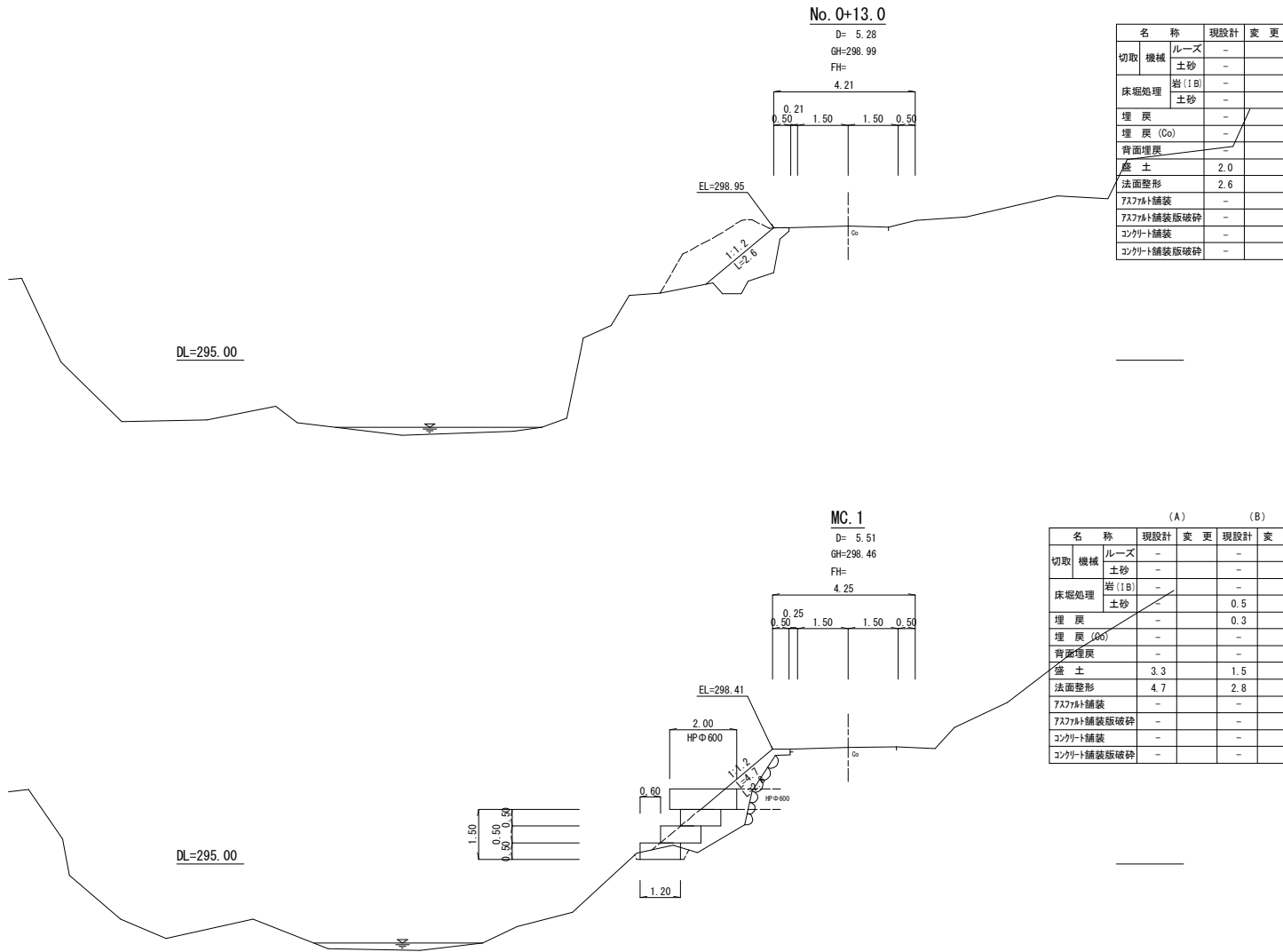


路線名	葛 線	事業名	災害復旧	事業
林道区分	級別区分	2 級	設計速度	20 km/h
年 度	令和 2 年度	施行主体	山江村	
名 称	横断面図		5 葉中	3 番
施 行 地	球磨 市		山江 町	大字万江字 地内
縮 尺	図 示	審査者	設計者	

横断面図 S=1:100



番 号	a	b	c	面 積
①	1.2	0.2	1.2	0.12
②	3.3	1.2	3.2	1.91
③	2.2	3.3	4.2	3.60
④	1.7	4.2	2.9	1.89
⑤	5.9	1.7	4.8	3.42
⑥	4.8	5.9	1.9	4.08
⑦	5.2	4.8	3.0	7.09
⑧	2.8	3.0	0.9	1.26
⑨	3.0	2.8	0.9	1.26
⑩	5.0	3.0	5.2	7.30
⑪	2.6	5.2	3.9	4.91
⑫	3.9	1.9	4.6	3.66
合 計				40.50
	ヒューム管面積扣除			-0.38 40.12



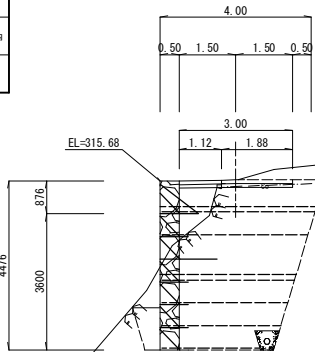
路線名	葛 線		事業名	災害復旧 事業	
林道区分		級別区分	2 級	設計速度	2 0 km/h
年 度	令和 2 年度		施行主体	山江村	
名 称	横断面図		5 葉中	4 番	
施 行 地	球 府 市 山 江 町 大字万江字 地内				
縮 尺	図 示	審 査 者		設 計 者	

横断面図 S=1:100

DL=315.00

No. 7

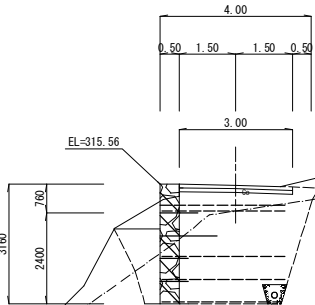
D= 1.60
GH=315.70
FH=315.70



名 称	現設計	変 更
切取 機械	ルーズ 1.5	
土砂	0.1	
床堀処理	岩 (I B) 15.1	
土砂	-	
埋 戻	-	
埋 戻 (Co)	0.6	
背面埋戻	-	
盛 土	13.7	
アスファルト舗装	-	
アスファルト舗装版破砕	-	
コンクリート舗装	3.00	
コンクリート舗装版破砕	1.88	

No. 6+18.4

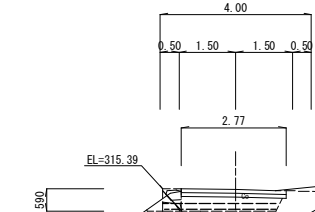
D= 1.90
GH=315.54
FH=315.54



名 称	現設計	変 更
切取 機械	ルーズ 0.9	
土砂	2.9	
床堀処理	岩 (I B) 8.8	
土砂	1.2	
埋 戻	0.9	
埋 戻 (Co)	0.6	
背面埋戻	-	
盛 土	9.3	
アスファルト舗装	-	
アスファルト舗装版破砕	-	
コンクリート舗装	3.00	
コンクリート舗装版破砕	2.99	

No. 6+16.5

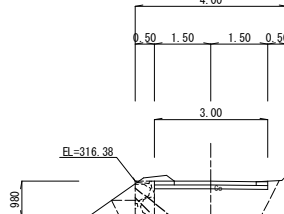
D= 0.00
GH=315.38
FH=315.38



名 称	現設計	変 更
切取 機械	ルーズ -	
土砂	0.3	
床堀処理	岩 (I B) -	
土砂	-	
埋 戻	-	
埋 戻 (Co)	-	
背面埋戻	-	
盛 土	-	
アスファルト舗装	-	
アスファルト舗装版破砕	-	
コンクリート舗装	2.77	
コンクリート舗装版破砕	2.77	

No. 7+9.5

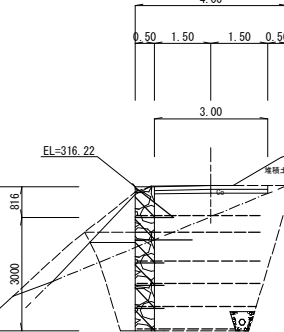
D= 2.50
GH=316.38
FH=316.38



名 称	現設計	変 更
切取 機械	ルーズ -	
土砂	0.6	
床堀処理	岩 (I B) -	
土砂	-	
埋 戻	-	
埋 戻 (Co)	-	
背面埋戻	-	
盛 土	-	
アスファルト舗装	-	
アスファルト舗装版破砕	-	
コンクリート舗装	3.00	
コンクリート舗装版破砕	2.17	

No. 7+7.0

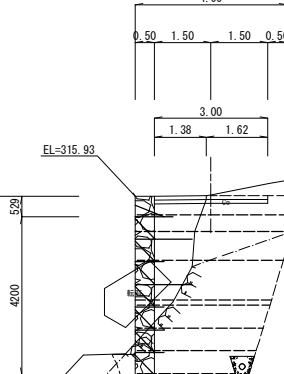
D= 3.50
GH=316.24
FH=316.24



		(A)		(B)	
名 称		現設計	変 更	現設計	変 更
切取 機械	ルーズ	1.2		1.2	
	土砂	3.6		4.0	
床堀処理	岩 (I B)	11.9		11.9	
	土砂	0.4		0.9	
埋 戻		0.4		0.7	
埋 戻 (Co)		1.4		1.4	
背面埋戻		-		-	
盛 土		11.2		11.2	
アスファルト舗装		-		-	
アスファルト舗装版破砕		-		-	
コンクリート舗装		3.00		3.00	
コンクリート舗装版破砕		3.08		3.08	

No. 7+3.5

D= 3.50
GH=315.97
FH=315.97

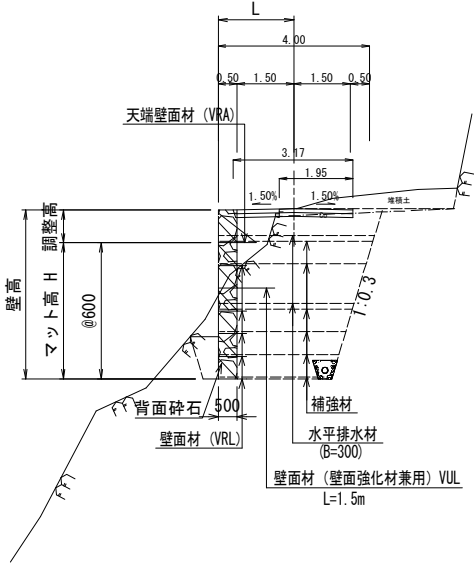


名 称	現設計	変 更
切取 機械	ルーズ 3.0	
土砂	3.4	
床堀処理	岩 (I B) 9.5	
土砂	0.1	
埋 戻	0.1	
埋 戻 (Co)	0.2	
背面埋戻	-	
盛 土	14.7	
アスファルト舗装	-	
アスファルト舗装版破砕	-	
コンクリート舗装	3.00	
コンクリート舗装版破砕	1.62	

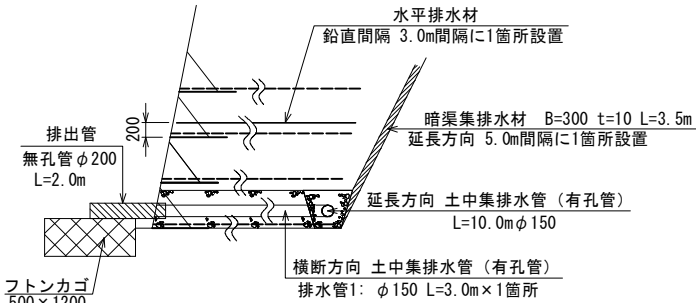
路線名	葛 線	事業名	災害復旧 事業
林道区分	級別区分	2 級	設計速度 20 km/h
年 度	令和 2 年度	施行主体	山江村
名 称	補強土壁工詳細図 5 葉中 5 番		
施 行 地	球磨 市 山江 町 大字万江字 地内		
縮 尺	図 示	審査者	設計者

(3号箇所其の2) 補 強 土 壁 工 計 画 図

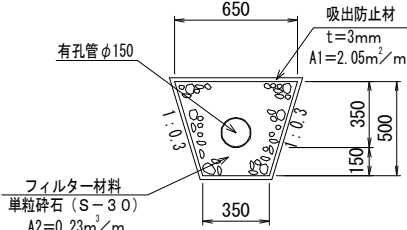
標準断面図 S=1/100



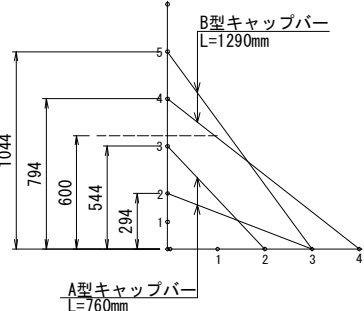
排水工標準図 S=1/50



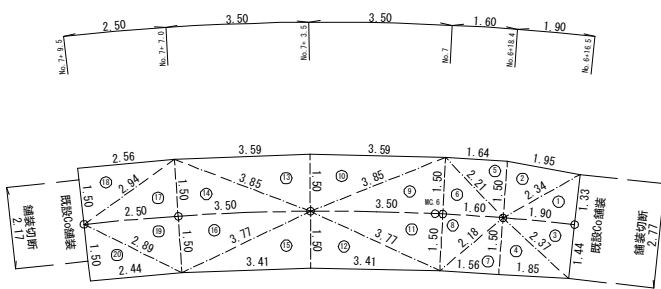
土中集排水管詳細図 S=1/20



キャップバーS取付図 S=1/20



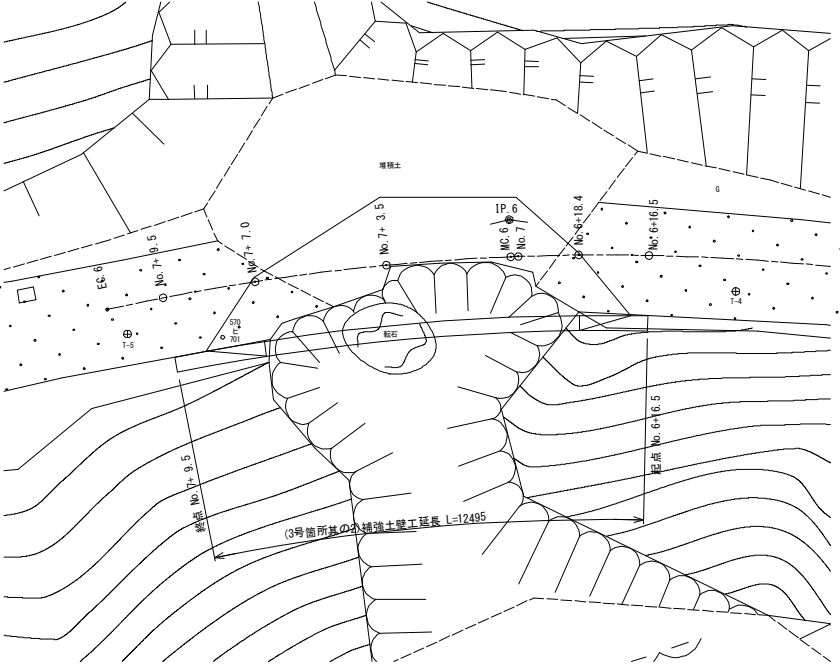
3号箇所其の2
コンクリート舗装工展開図 S=1:100



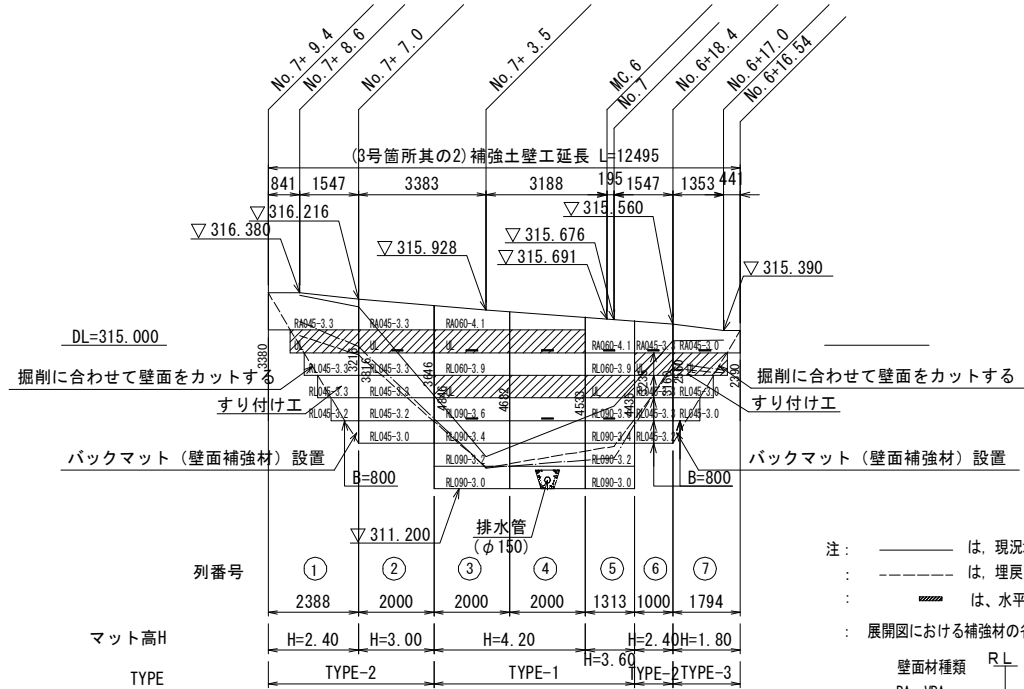
コンクリート舗装工詳細図 S=1:20



平面図 S=1/100



展開図 S=1/100



注： ——— は、現況地盤線を表す。
- - - - - は、埋戻し線を表す。
■ は、水平排水材 (B=300) を表す。
： 展開図における補強材の省略記号は、以下の通りである。

壁面材種類	RL	045	-	4.1	部材長 (m)
RA : VRA					
RL : VRL					
RM : VRM					
RH : VRH					
UL : VUL					
UM : VUM					
UH : VUH					

補強材種類
T T-045~090
但し、VUL、VUM、VUHは壁面強化材兼用の壁面材であり補強材敷設は行わないものとする。

設計条件

盛土材の単位体積重量	$\gamma = 19 \text{ kN/m}^3$		
盛土材の内部摩擦角	$\phi = 30^\circ$		
盛土材の粘着力	$c = 0 \text{ kN/m}^2$		
盛土材の粘着力 (全体安定計算時)	$c_a = 10 \text{ kN/m}^2$		
活荷重	$q L = 10 \text{ kN/m}^2$		
雪荷重	考慮しない		
設計水平震度	内的	外的	全体安定
	$k H = 0.13$	$k H \nu = 0.09$	$k H = 0.09$
擬似擁壁の外的安定	単位	常時	地震時
地盤反力	$k \text{ N/m}^2$	$Q1 = 118.454$	$Q1 = 111.279$
支持力の安全率	$F_s \geq 3.0$		$F_{se} \geq 2.0$
必要な極限支持力	$k \text{ N/m}^2$	$q u = 355.362$	$q u = 222.558$

特記事項

- ・盛土材は以下に示す土質材料もしくは岩石質材料を使用すること。
(土質材料) : 細粒分の含有量が 25 % 以下のもの。
(岩石質材料) : 最大粒径が 300mm 以下の硬岩ずり、もしくはスレーキング率 30 % 以下の軟岩ずり、細粒分の含有量が 25 % 以下のもの。
- ・掘削時に切土面からの湧水が著しく多い場合は、別途排水対策を追加すること。
- ・基礎地盤の極限支持力が、上記の必要な極限支持力以上であることを確認すること。

施工管理基準値

項目 (頻度)	
盛土材の締め度 (盛土材 500mm に 1 回)	・ J I S A 1210 の A、B 法による最大乾燥密度の 95 % 以上又は、C、D、E 法による 90 % 以上とする。 ・ 細粒分含有量が多い場合 (20 % 以上) で上記締め度が得られない場合は、空気間隙率を 13 % 以下とする。 ・ 岩石質盛土材の場合は、工法規定方式で管理するものとする。
完成後の壁面勾配	・ $\pm 0.03 \pm H$ および 30 cm 以内。 ここで H は壁高。

番号	a	b	c	面積
①	1.90	2.34	1.33	1.263
②	2.34	1.50	1.95	1.455
③	1.90	1.44	2.37	1.368
④	2.37	1.85	1.50	1.387
⑤	2.21	1.64	1.50	1.230
⑥	1.60	1.50	2.21	1.200
⑦	2.18	1.50	1.56	1.170
⑧	1.60	2.18	1.50	1.200
⑨	3.50	3.85	1.50	2.624
⑩	3.85	1.50	3.59	2.691
⑪	3.50	1.50	3.77	2.624
⑫	3.77	3.41	1.50	2.556
⑬	1.50	3.85	3.59	2.691
⑭	3.50	1.50	3.85	2.624
⑮	1.50	3.41	3.77	2.556
⑯	3.50	3.77	1.50	2.624
⑰	2.50	2.94	1.50	1.875
⑱	2.94	1.50	2.56	1.920
⑲	2.50	1.50	2.89	1.875
⑳	2.89	2.44	1.50	1.830
合 計				38.763