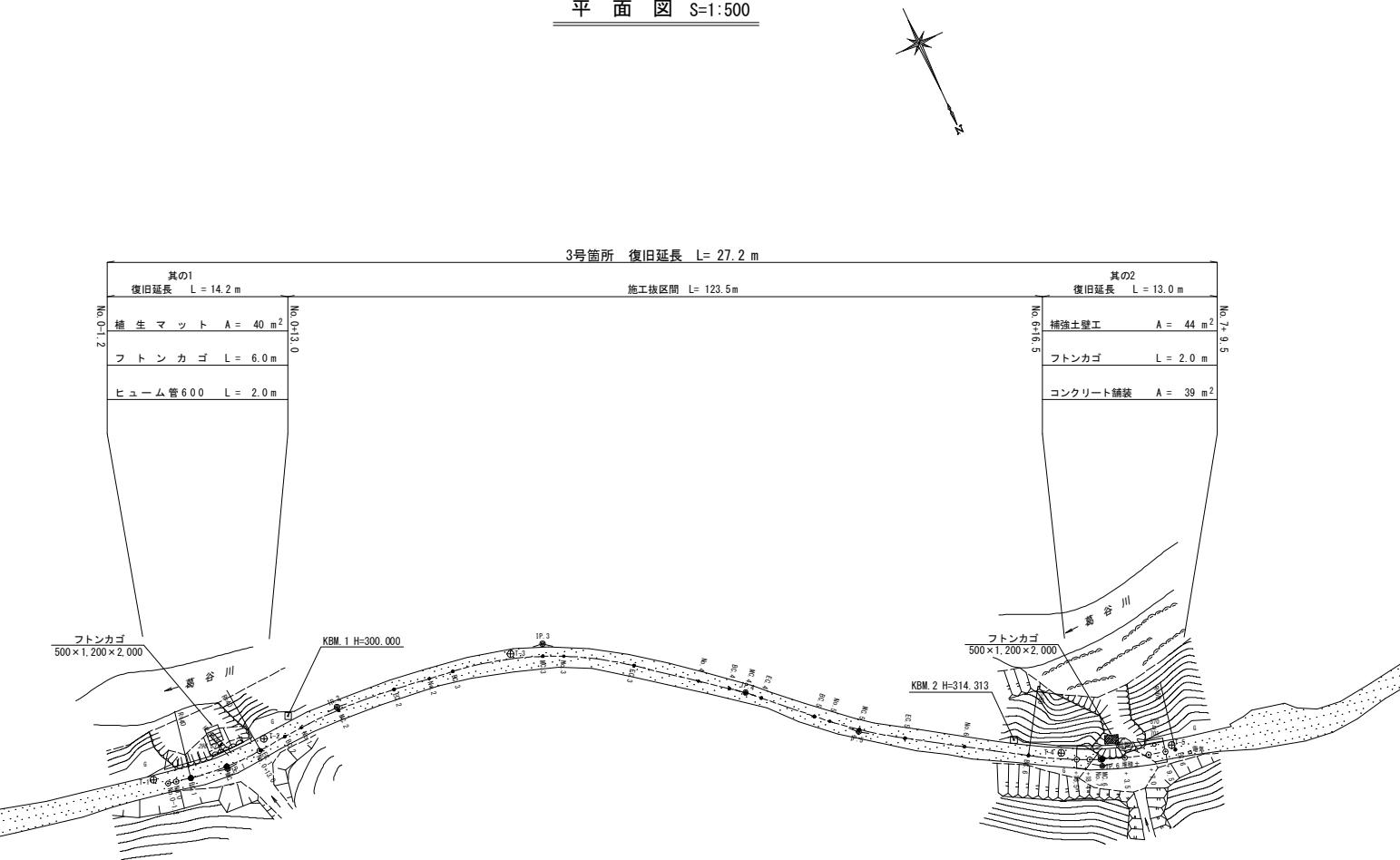


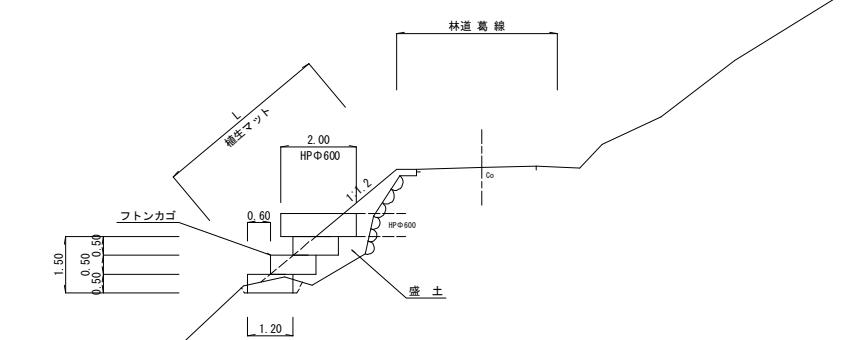
路線名	葛線	事業名	災害復旧事業
林道区分		級別区分	2級
年 度	令和 2 年度	施行主体	山村村
名 称	平面図	5 葉中	1 番
施 行 地	球磨 市 山江 町	大字万江字	地内
縮 尺	図示	番査者	設計者

標準断面図 S=1:100

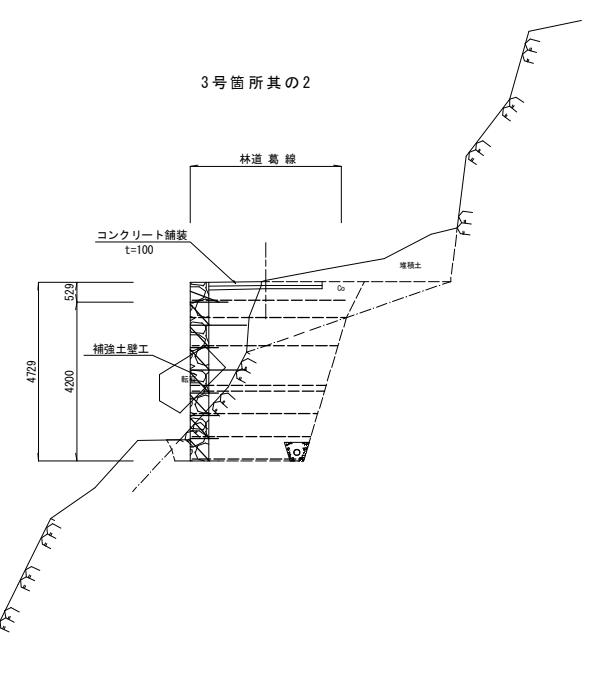
平面図 S=1:500



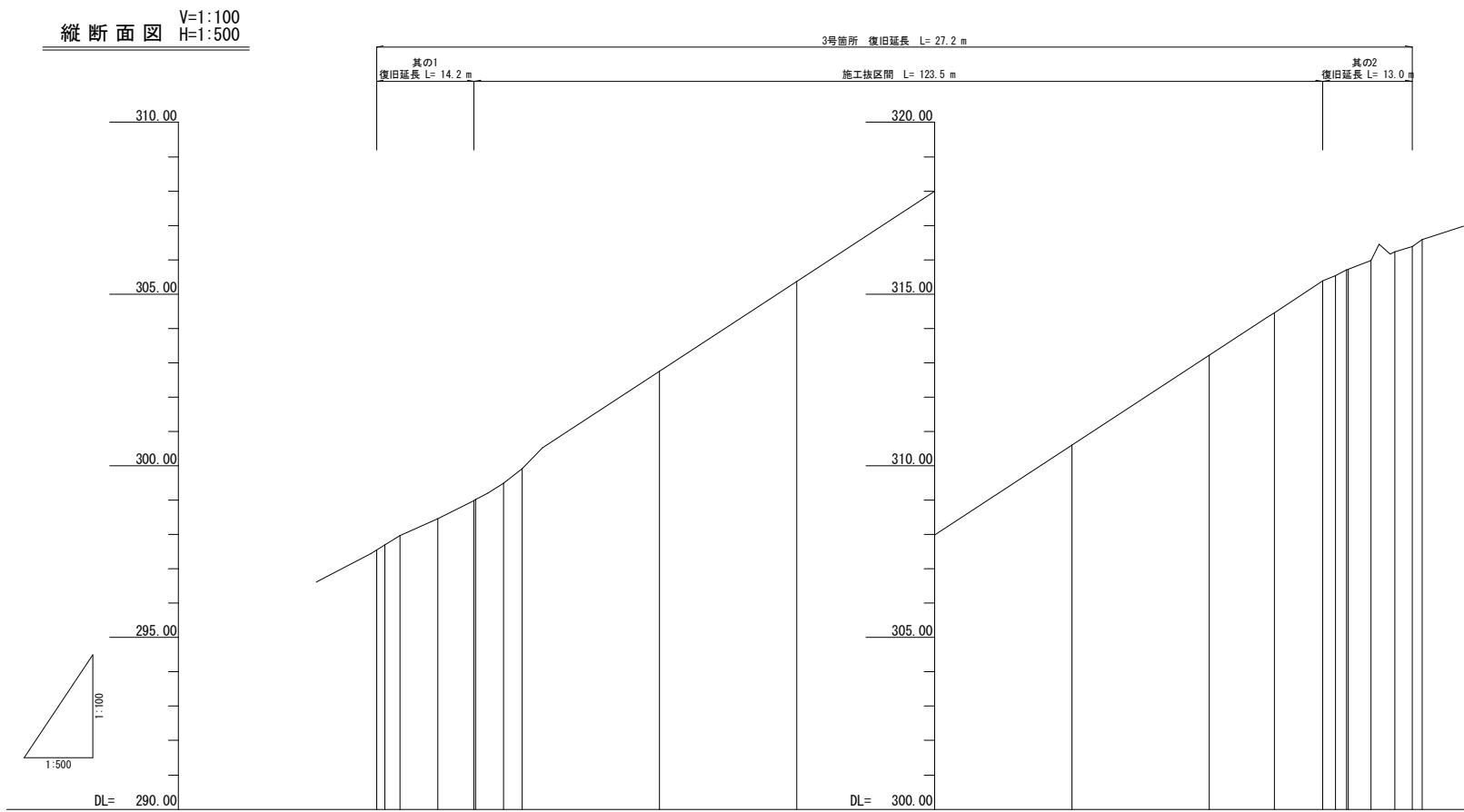
3号箇所其の1



3号箇所其の2

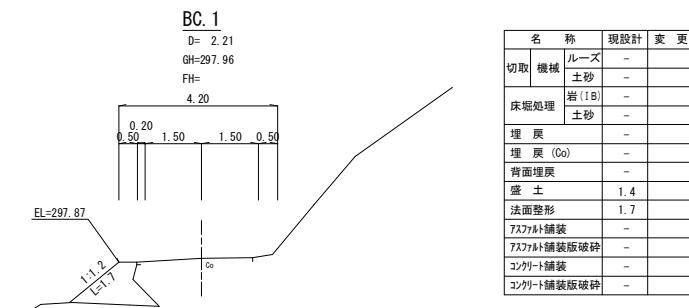


路線名	葛線		事業名	災害復旧事業	
林道区分	級別区分		2級	設計速度	20 km/h
年 度	令和2年度		施行主体	山江村	
名 称	縦断面図		5 葉中	2番	
施 行 地	球磨市 （郡）		山江町 （村）	大字万江字 地内	
縮 尺	図示	番査者		設計者	

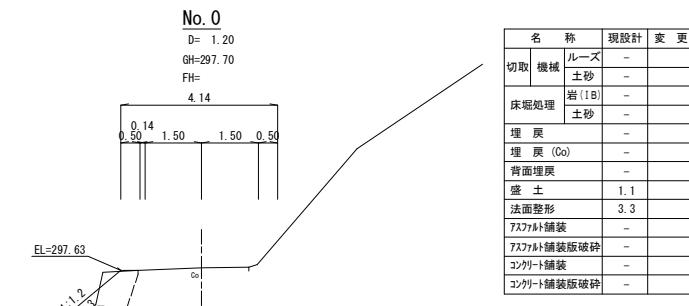


路線名	葛線	事業名	災害復旧事業
林道区分		級別区分	2級
年 度	令和2年度	施行主体	山村村
名 称	横断面図	5 茎中 3番	
施 行 地	球磨市 山江町 (+) 大字万江字 地内		
縮 尺	図示	番査者	設計者

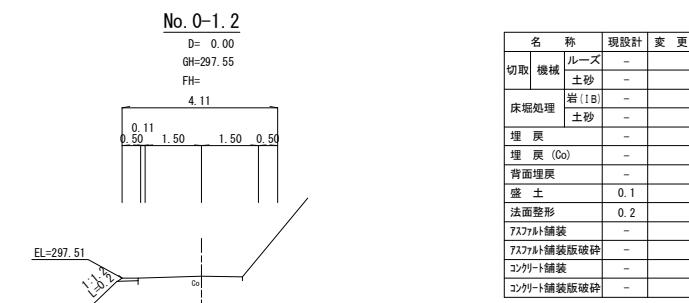
横断面図 S=1:100



DL=295.00

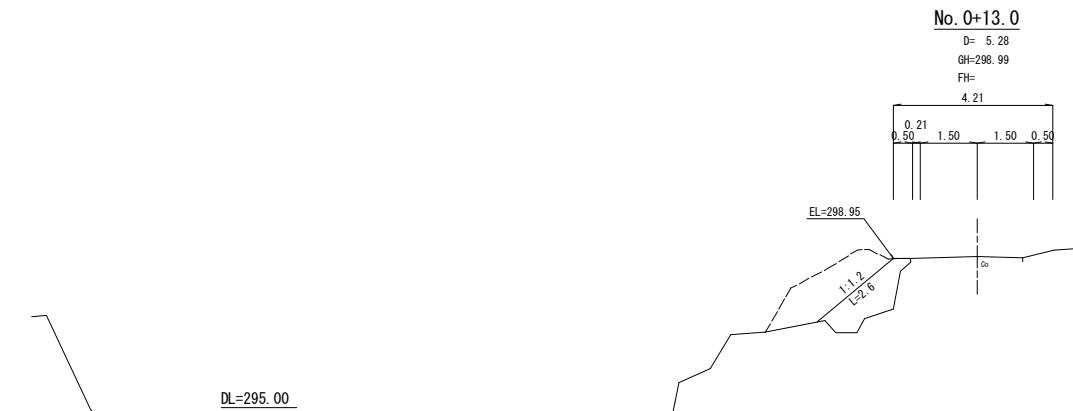
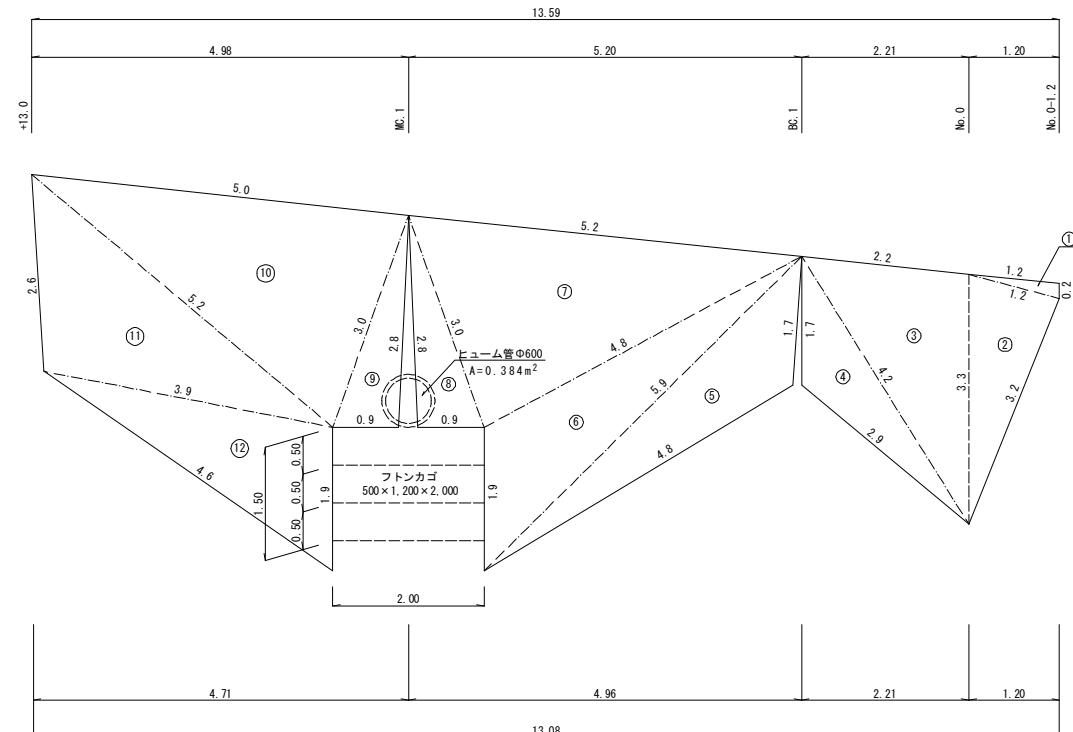


DL=295.00

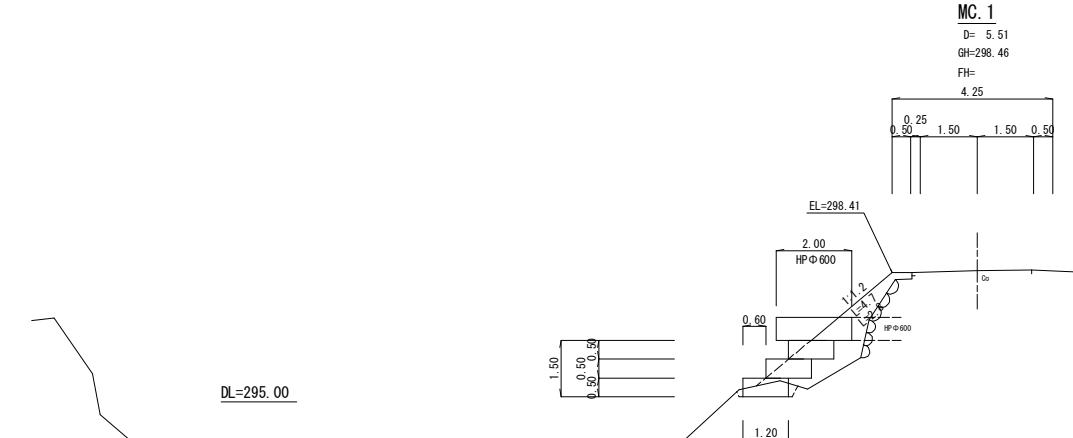


DL=295.00

3号箇所其の1  
盛土法面展開図 S=1:50



DL=295.00

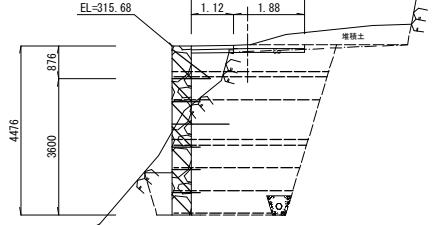


DL=295.00

路線名	葛線	事業名	災害復旧事業
林道区分		級別区分	2級
年 度	令和2年度	施行主体	山村村
名 称	横断面図	5 葉中 4 番	
施 行 地	球磨市 山江町	大字万江字 地内	
縮 尺	図示	番査者	設計者

横断面図 S=1:100

DL=315.00



No. 7

D= 1.60  
GH=315.70  
FH=315.70

4.00

0.50 1.50 1.50 0.50

3.00

1.12 1.88

埋 素

埋 素 (Co)

背面埋素

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

コンクリート舗装版破砕

名 称	現設計	変 更
ルーズ	1.5	
切取 機械	ルーズ 土砂	0.1
床底処理	岩 (IB)	15.1
埋 素		
埋 素 (Co)		0.6
背面埋素		
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. 7+9.5

D= 2.50  
GH=316.38  
FH=316.38

4.00

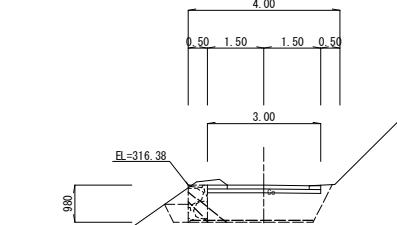
0.50 1.50 1.50 0.50

3.00

EL=316.38

名 称	現設計	変 更
ルーズ	-	
切取 機械	ルーズ 土砂	0.6
床底処理	岩 (IB)	-
埋 素		
埋 素 (Co)		
背面埋素		
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

DL=315.00



No. 7+7.0

D= 3.50  
GH=316.24  
FH=316.24

4.00

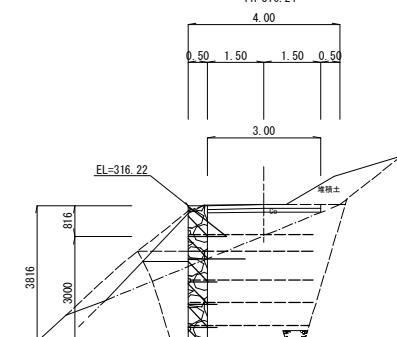
0.50 1.50 1.50 0.50

3.00

EL=316.22

名 称	現設計	変 更	現設計	変 更
ルーズ	1.2		1.2	
切取 機械	ルーズ 土砂	2.9	3.6	4.0
床底処理	岩 (IB)	8.8	11.9	11.9
埋 素		1.2	0.4	0.9
埋 素 (Co)		0.9	0.4	0.7
背面埋素		0.6	1.4	1.4
盛 土		9.3	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	3.00
コンクリート舗装版破砕		2.99	3.08	3.08

DL=315.00



No. 7+16.5

D= 0.00  
GH=315.38  
FH=315.38

4.00

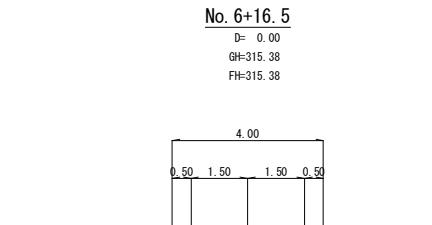
0.50 1.50 1.50 0.50

2.77

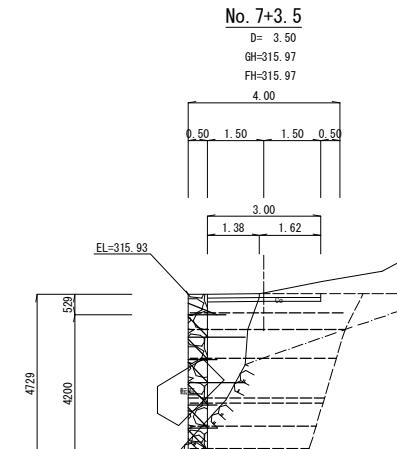
EL=315.39

名 称	現設計	変 更
ルーズ	-	
切取 機械	ルーズ 土砂	0.3
床底処理	岩 (IB)	-
埋 素		
埋 素 (Co)		
背面埋素		
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	2.77
コンクリート舗装版破砕	2.77	2.77

DL=315.00



DL=315.00



No. 7+3.5

D= 3.50  
GH=315.97  
FH=315.97

4.00

0.50 1.50 1.50 0.50

1.38 1.62

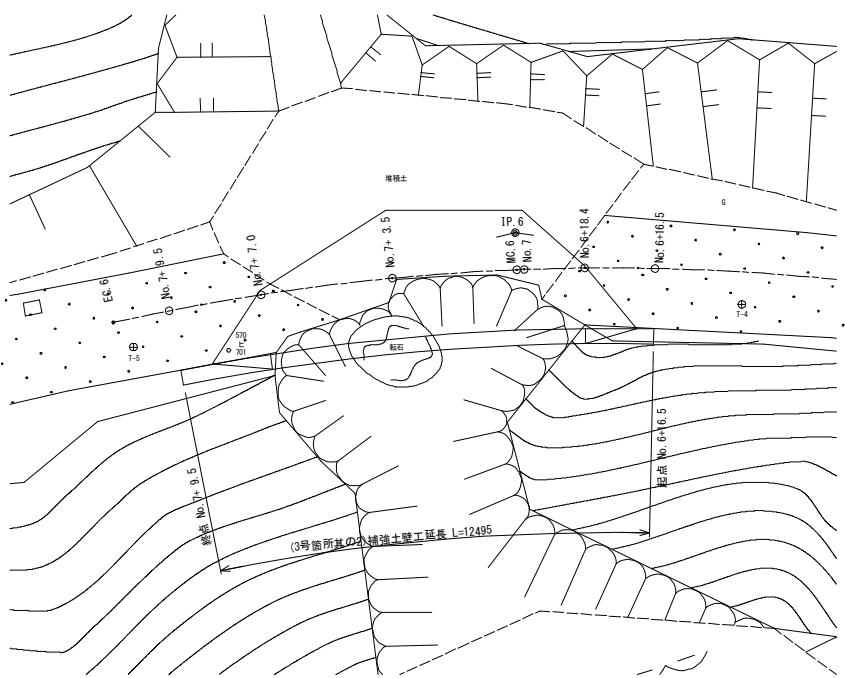
EL=315.93

名 称	現設計	変 更
ルーズ	3.0	
切取 機械	ルーズ 土砂	3.4
床底処理	岩 (IB)	9.5
埋 素		0.1
埋 素 (Co)		0.2
背面埋素		-
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	3.00
コンクリート舗装版破砕	1.62	1.62

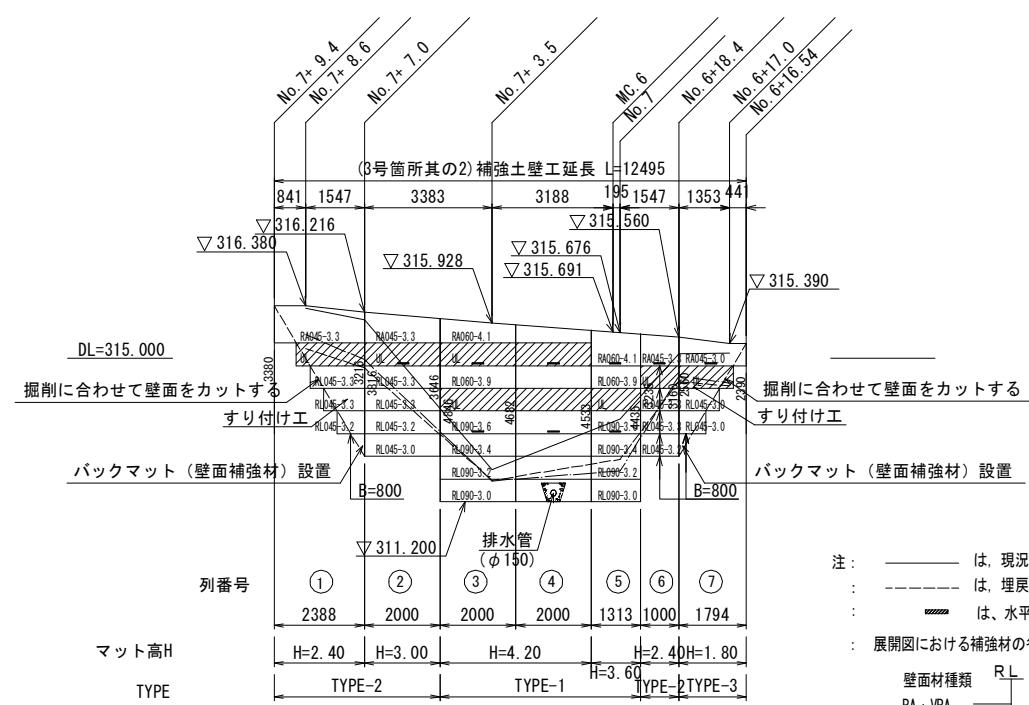
# (3号箇所其の2) 補強土壁工計画図

路線名	葛線	事業名	災害復旧事業
林道区分		級別区分	2級
年 度	令和2年度	施行主体	山村村
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	番査者	設計者

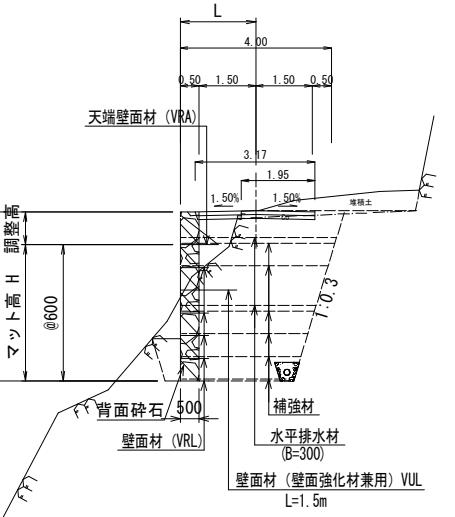
平面図 S=1/100



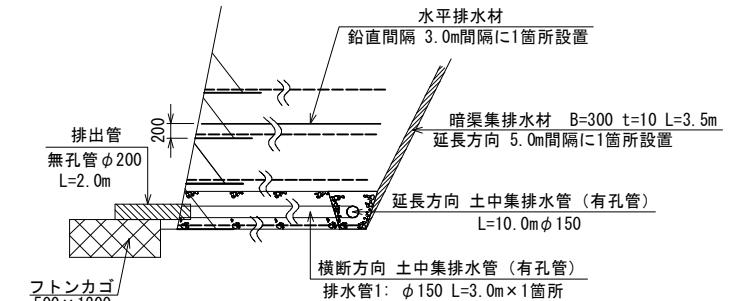
展開図 S=1/100



標準断面図 S=1/100



排水工標準図 S=1/50



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	$C_a = 10 \text{ kN/m}^2$
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 $k_H = 0.13$ 外的 $k_H v = 0.09$ 全体 $k_H = 0.09$	擬似擁壁の外的安定	常時 地震時
地盤反力	$k = 1 \text{ N/m}^2$	支持力の安全率	$F_s = 3.0 \quad F_{se} \geq 2.0$
必要な極限支持力	$q_u = 355.362 \text{ kN/m}^2$	必要な極限支持力	$q_u = 222.558 \text{ kN/m}^2$

## 特記事項

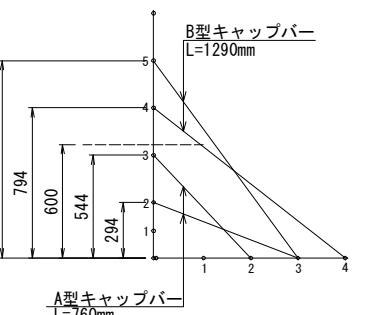
- 盛土材は以下に示す土質材料もしくは岩石質材料を使用すること。  
(土質材料) : 細粒分の含有量が 25% 以下のもの。  
(岩石質材料) : 最大粒径が 30mm 以下の硬岩すり、もしくはスレーリング率 30% 以下の軟岩すり、細粒分の含有量が 25% 以下のもの。
- 掘削時に切土面からの湧水が著しく多い場合は、別途排水対策を追加すること。
- 基礎地盤の極限支持力が、上記の必要な極限支持力以上であることを確認すること。

## 施工管理基準値

項目(頻度)	基準値
盛土材の総固め度(盛土材 500m <sup>3</sup> に1回)	JIS 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)で上記総固め度が得られない場合は、空隙隙率を 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。	

- 土 0.03ΣH および 30cm 以内。  
ここで ΣH は壁高。

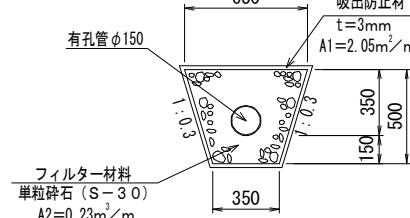
キャップバーS取付図 S=1/20



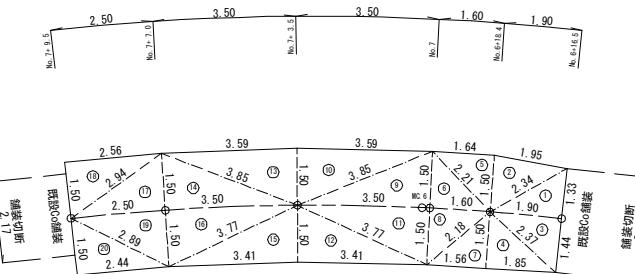
### 注意事項

- キャップバーSは調整トップマット1ユニットに対して、A型3本、B型3本を使用し、調整高さが600mmより低い箇所にはA型、高い箇所にはB型を設置する
- 同様にハーフユニットに対しては、A型2本、B型2本を使用する
- フックを掛ける交点の組み合わせは上図を参考にし、必ず縦筋と横筋の交点に掛ける

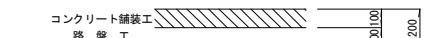
土中集排水管詳細図 S=1/20



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



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