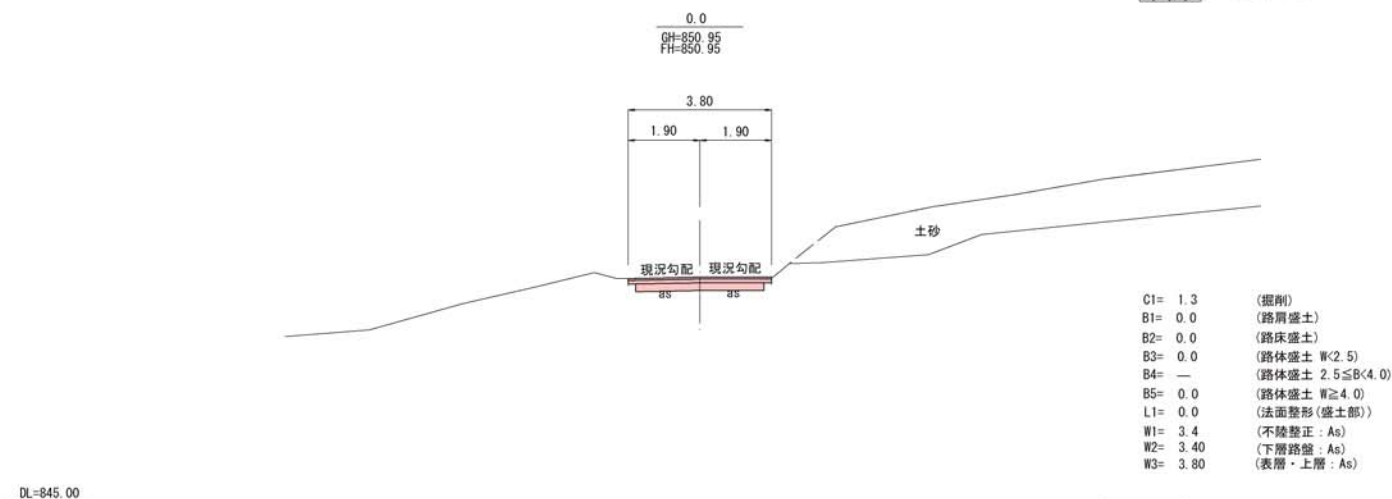
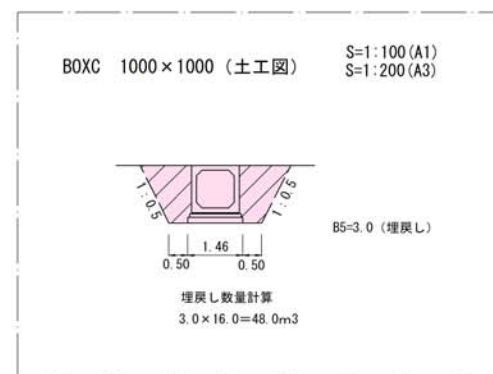
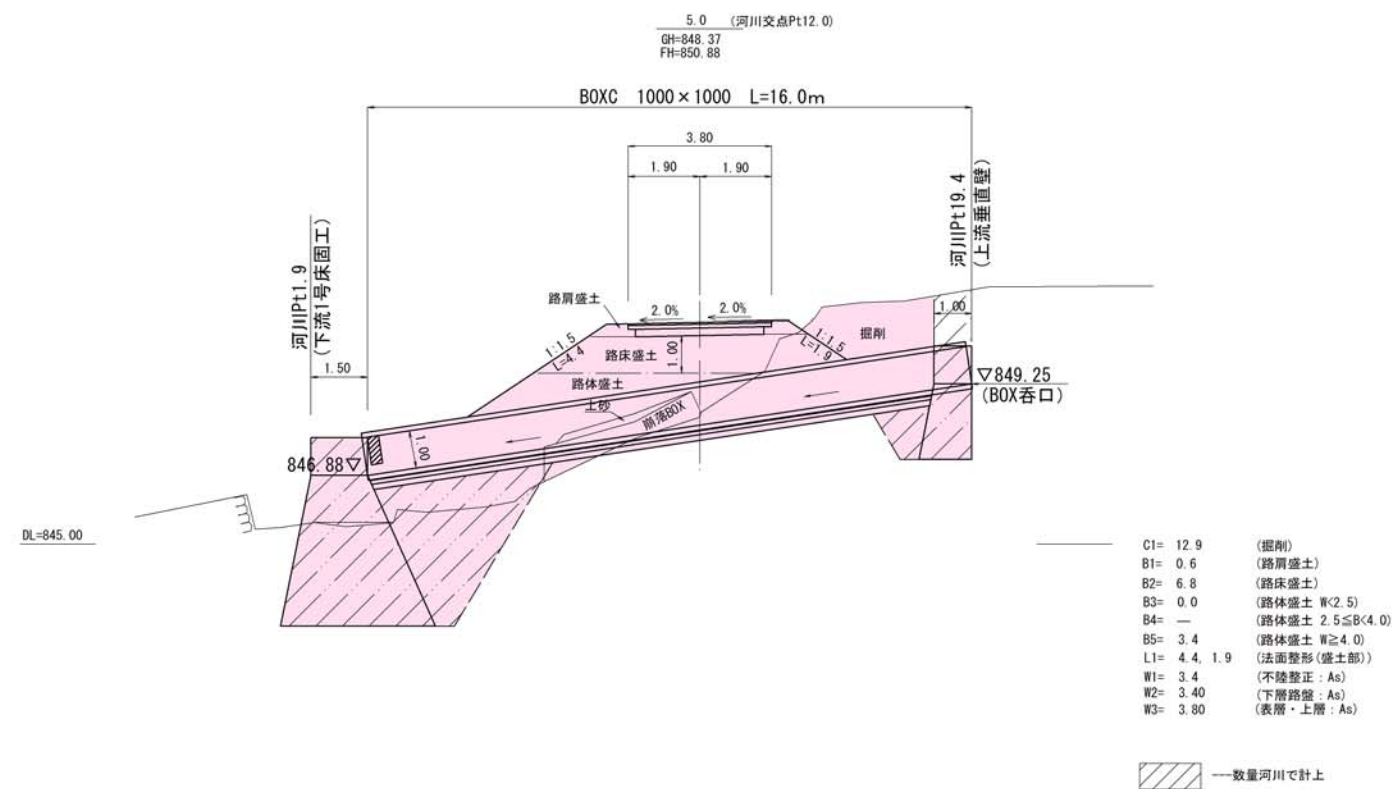
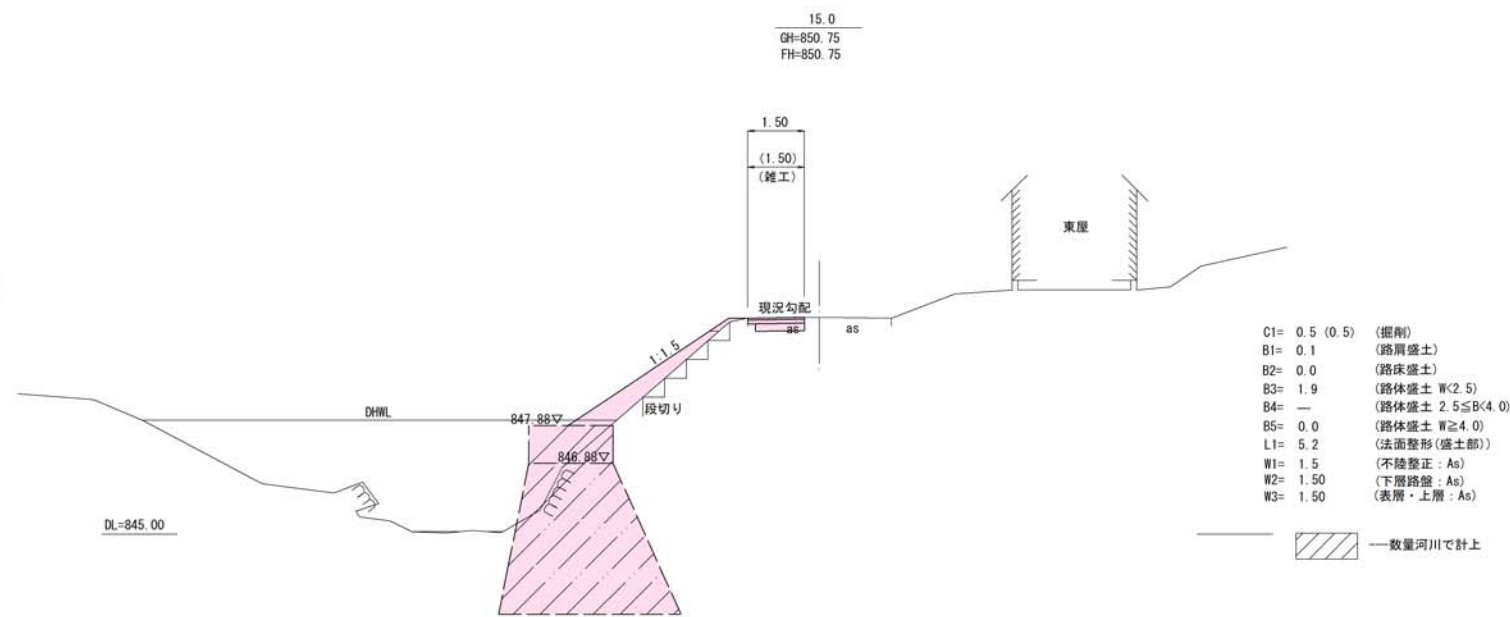
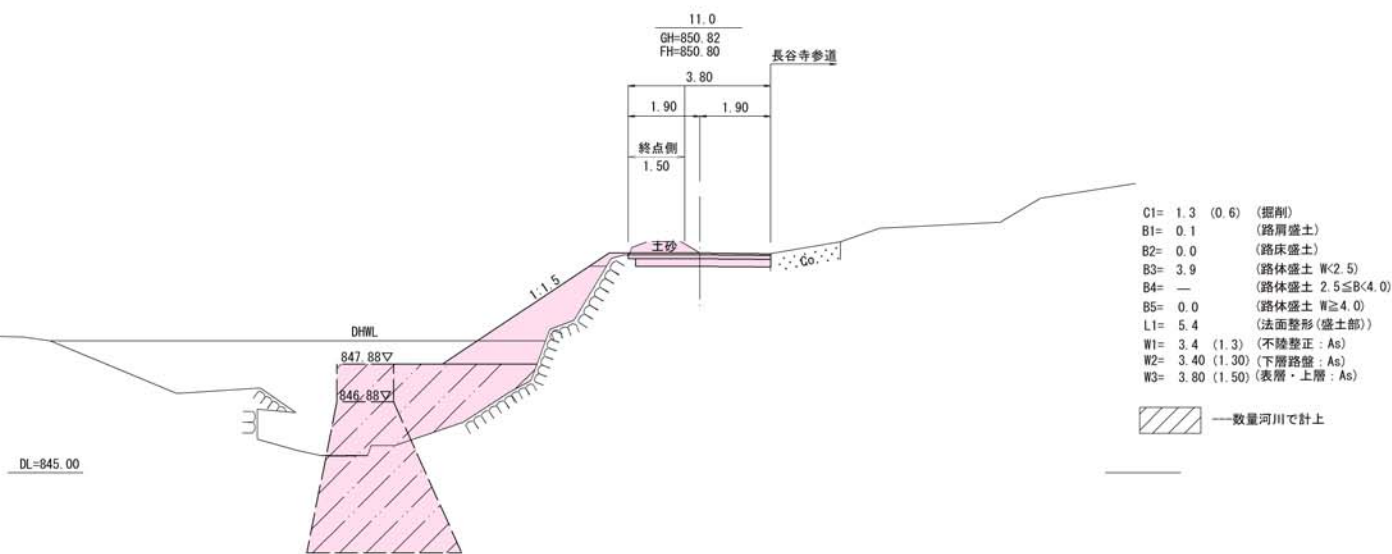


横断図

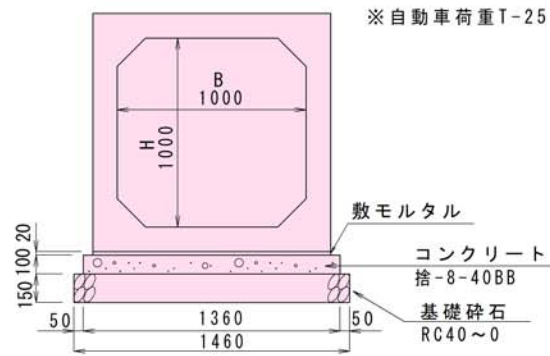
S=100 (A1)
S=200 (A3)



実施図

5 公共土木施設災害復旧工事			
番号	2/12	横断図	縮尺 図示
(他) 公民館長谷寺線			
上田市 長谷寺下			
設計会社	株式会社みず総合コンサルタント		
測量会社	株式会社みず総合コンサルタント		
調査会社			
上田市			

ボックスカルバート
(2次製品) RC
1000×1000



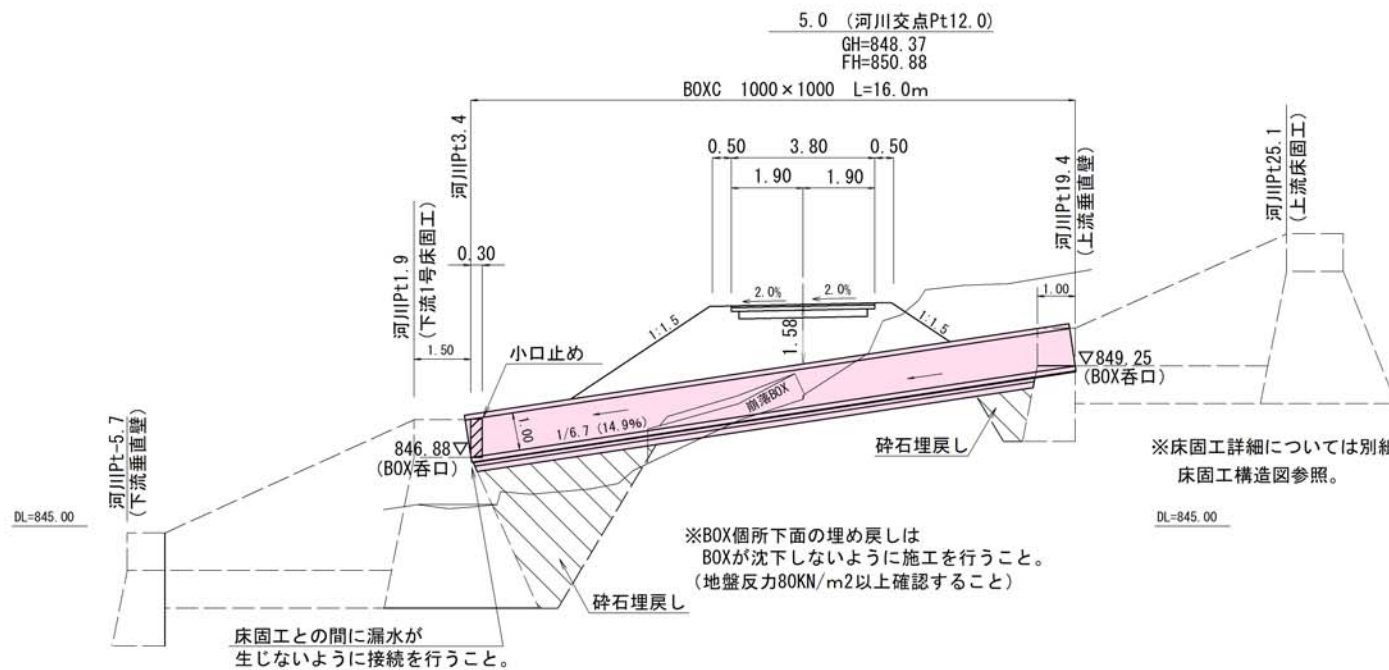
10.0m当たり材料表

項目	単位	数量
敷モルタル	m ³	0.25
基礎コンクリート	m ³	1.36
基礎砕石	m ²	14.6
基面整正	m ²	14.6

(参考重量3160Kg/本
1本当り長さ2.0m)

ボックスカルバート側面図

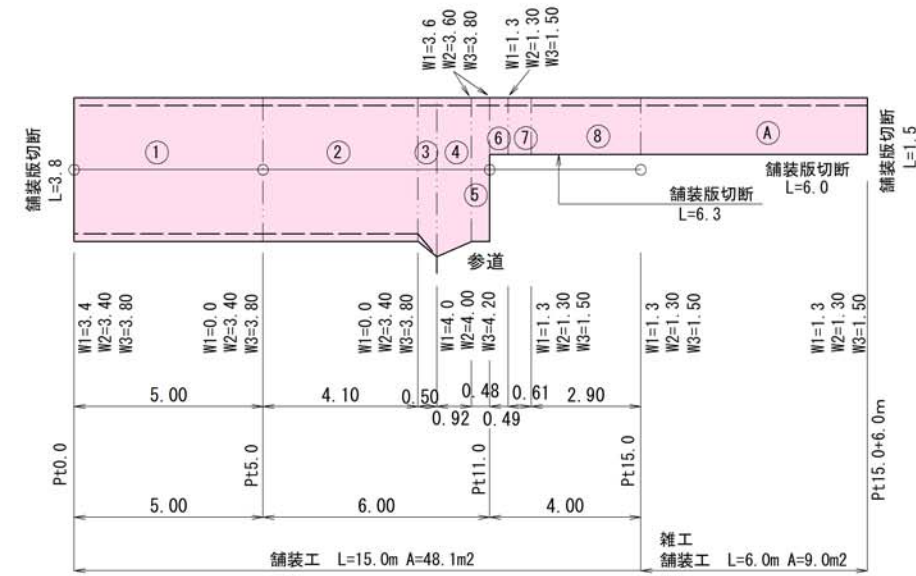
S=1:100 (A1)
S=1:200 (A3)



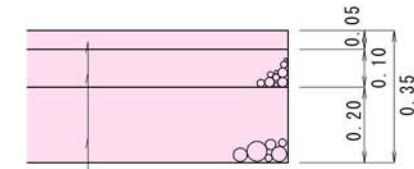
※BOX個所下面の埋め戻しは
BOXが沈下しないように施工を行うこと。
(地盤反力80KN/m²以上確認すること)

※床固工詳細については別紙
床固工構造図参照。

舗装工展開図 S=1:100 (A1)
S=1:200 (A3)



舗装工断面図



表層(再生密粒度アスコン20F)	t=5cm
上層路盤(粒調砕石M25-0)	t=10cm
下層路盤工(再生クラッシャーラン40mm以下)	t=20cm
計	35cm

舗装工面積計算

不陸整正 (W1)

- ① (3.4+0.0) / 2 × 5.0 = 8.5
- ② (0.0+0.0) / 2 × 4.1 = 0.0
- ③ (0.0+4.0) / 2 × 0.5 = 1.0
- ④ (4.0+3.6) / 2 × 0.92 = 3.5
- ⑤ (3.6+3.6) / 2 × 0.48 = 1.7
- ⑥ (1.3+1.3) / 2 × 0.49 = 0.6
- ⑦ (1.3+1.3) / 2 × 0.61 = 0.8
- ⑧ (1.3+1.3) / 2 × 2.9 = 3.8

Σ A = 19.9 m²

舗装版切断 (アスファルト舗装版 t=5cm)

3.8+6.3=10.1≒10m

雑工 (舗装工面積計算)

不陸整正 (W1)

① (1.3+1.3) / 2 × 6.0 = 7.8 m²

舗装版切断 (アスファルト舗装版 t=5cm)

6.0+1.5=7.5≒8m

下層路盤 (W2)

- ① (3.40+3.40) / 2 × 5.0 = 17.0
- ② (3.40+3.40) / 2 × 4.1 = 13.9
- ③ (3.40+4.00) / 2 × 0.5 = 1.9
- ④ (4.00+3.60) / 2 × 0.92 = 3.5
- ⑤ (3.60+3.60) / 2 × 0.48 = 1.7
- ⑥ (1.30+1.30) / 2 × 0.49 = 0.6
- ⑦ (1.30+1.30) / 2 × 0.61 = 0.8
- ⑧ (1.30+1.30) / 2 × 2.9 = 3.8

Σ V = 43.2 m³

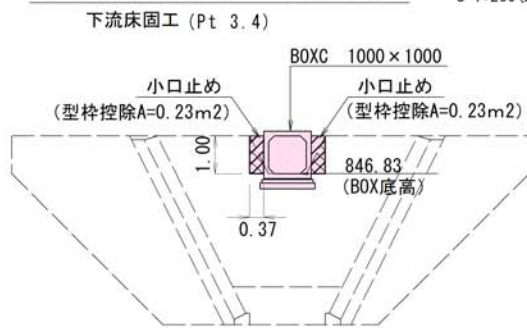
表層・上層路盤 (W3)

- ① (3.80+3.80) / 2 × 5.0 = 19.0
- ② (3.80+3.80) / 2 × 4.1 = 15.6
- ③ (3.80+4.20) / 2 × 0.5 = 2.0
- ④ (4.20+3.80) / 2 × 0.92 = 3.7
- ⑤ (3.80+3.80) / 2 × 0.48 = 1.8
- ⑥ (1.50+1.50) / 2 × 0.49 = 0.7
- ⑦ (1.50+1.50) / 2 × 0.61 = 0.9
- ⑧ (1.50+1.50) / 2 × 2.9 = 4.4

Σ a = 48.1 m²

ボックスカルバート正面図

S=1:100 (A1)
S=1:200 (A3)



小口止め数量計算

コンクリート (18-8-40BB)
(1.00×0.37×0.30) × 2 = 0.22 ≒ 0.2m³

型枠

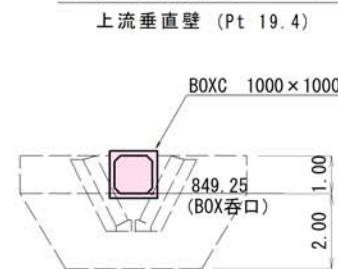
(1.0×0.3+1.0×0.37×2) × 2 = 2.08

控除分 0.23×2 = -0.46

計 = 1.62 ≒ 2.0m²

ボックスカルバート正面図

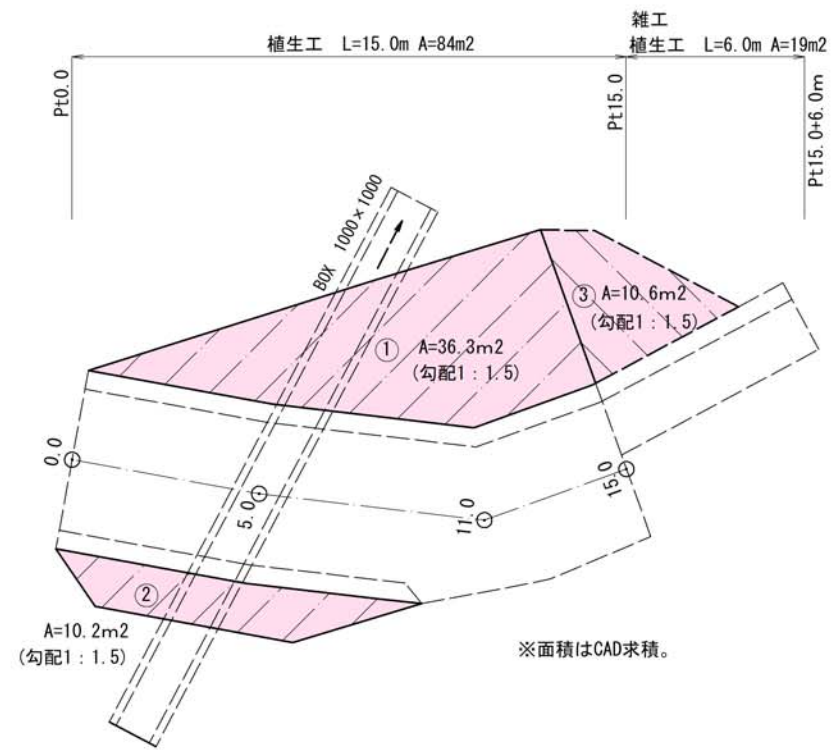
S=1:100 (A1)
S=1:200 (A3)



実施図

5災 公共土木施設災害復旧工事			
番号	3/12	構造図(1)	縮尺 図示
(他) 公民館長谷寺線			
上田市 長谷寺下			
設計会社	株式会社みず総合コンサルタント		
測量会社	株式会社みず総合コンサルタント		
調査会社			
上田市			

植生工展開図 S=1:100(A1)
S=1:200(A3)



盛土法面整形・植生工

(斜比)

① 36.3 × 1.80 = 65.3

② 10.2 × 1.80 = 18.4

計 83.7 ≒ 84 m²

雑工 (盛土法面整形・植生工)

(斜比)

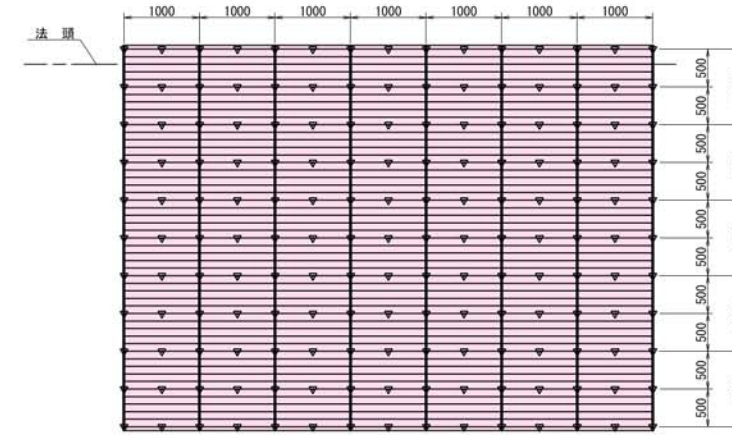
③ 10.6 × 1.80 = 19.1

計 19.1 ≒ 19 m²

植生シート(盛土用)

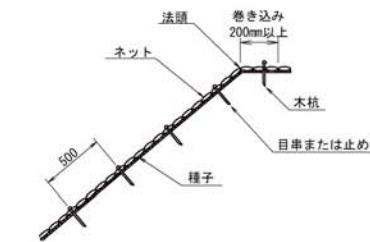
肥料帯なし 草本種型、木本種型、分解型共通

標準展開図 S=1:50(A1)
S=1:100(A3)



▽ 目串 または 止め釘

標準横断面図 S=1:30(A1)
S=1:60(A3)



材料表

(木杭使用)

100m²当たり

名称	規格	単位	数量	摘要
植生シート	10000×1000	m ²	120.0	
目串	割竹, L=200	本	400.0	

※県産材の利用に努める。

(止め釘使用)

100m²当たり

名称	規格	単位	数量	摘要
植生シート	10000×1000	m ²	120.0	
止め釘	L=150ワッシャー付	本	400.0	

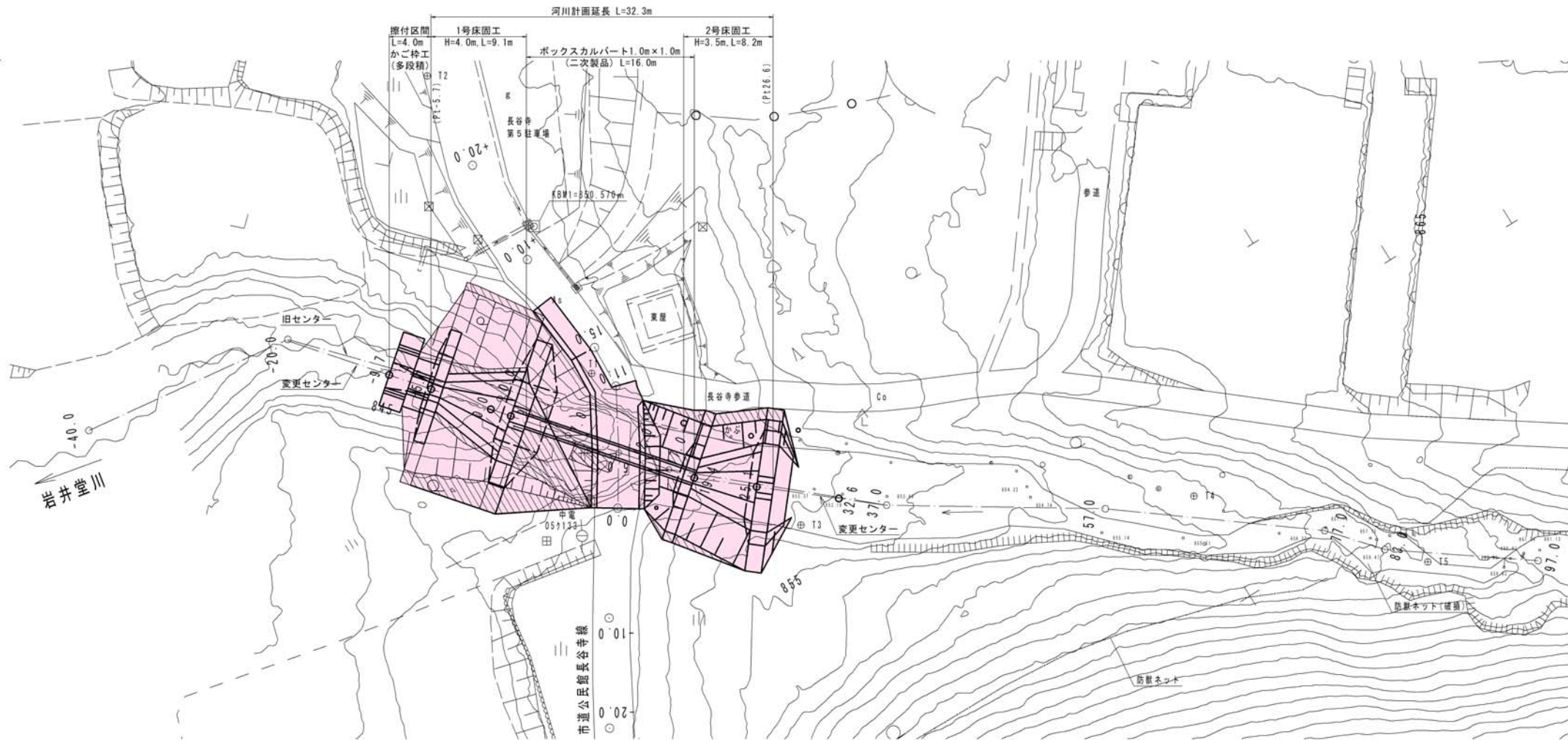
※県産材の利用に努める。

実施図

5災 公共土木施設災害復旧工事				
番号	4/12	構造図(2)	縮尺	図示
(他) 公民館長谷寺線				
上田市 長谷寺下				
設計会社	株式会社みず総合コンサルタント			
測量会社	株式会社みず総合コンサルタント			
調査会社				
上田市				

河川平面図

A1 S=1:250
A3 S=1:500

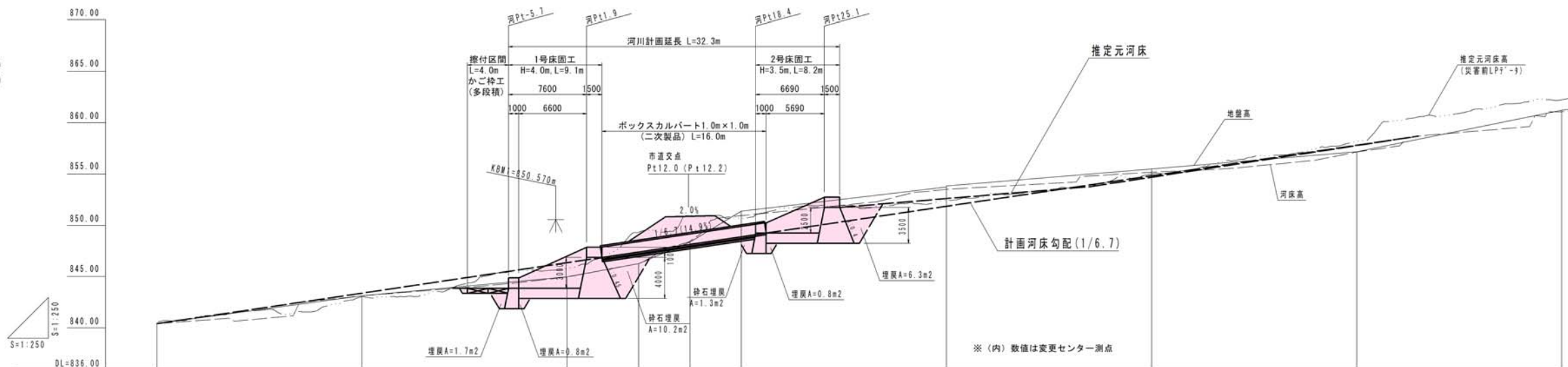


基準点成果表

測点	X	Y	H
T1	49549.572	-14839.791	850.748
T2	49579.246	-14830.143	850.664
T3	49590.824	-14831.815	852.788
T4	49510.321	-14789.502	856.765
T5	49484.880	-14784.726	859.480
T6	49480.380	-14767.188	863.872
T7	49470.788	-14757.972	864.819
T8	49464.708	-14746.672	868.262
T9	49461.064	-14719.857	871.937
T10	49398.821	-14886.698	881.677
T11	49450.646	-14830.754	889.405
T12	49427.283	-14835.374	889.742
T13	49449.972	-14866.918	892.948

河川縦断図

A1 V=1:250 H=1:250
A3 V=1:500 H=1:250

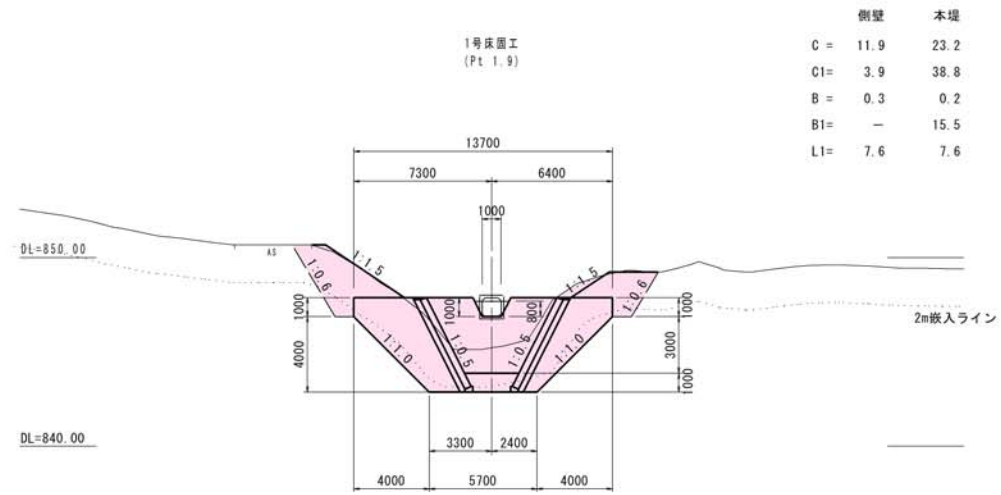


計画勾配	1/6.7 (16.27m L=123.0m)														
河床高	840.43	840.43	843.40	846.37	847.41	848.15	848.90	851.87	854.84	857.81	858.70	858.70			
河床高	840.43	843.14	844.98	846.29	848.37	850.95	853.51	854.23	855.19	857.15	858.70	861.08			
通知距離	-40.00	-20.00	-20.00	-5.70	0.00	1.90	7.00	12.00	17.00	19.40	25.10	37.00	57.00	77.00	97.00
断面距離	20.00	20.00	20.00	0.00	7.00	5.00	5.00	20.00	20.00	20.00	20.00	20.00	20.00	20.00	20.00
測点	-40.00 (-39.4)	-20.00 (-19.4)	-20.00	-5.7	0.0	1.9	7.0 (7.4)	12.0 (12.2)	17.0	19.4	25.1	37.0	57.0	77.0	97.0

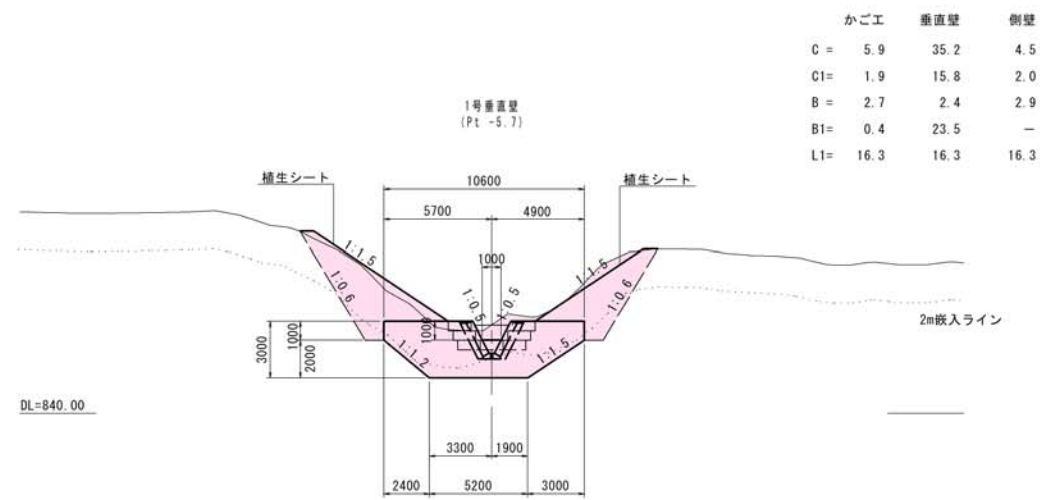
実施図

5次 公共土木施設災害復旧工事
番号 5 / 12 河川平面図・縦断図 縮尺 図示
(他) 公民館長谷寺線
上田市 長谷寺下
設計会社 株式会社みずす総合コンサルタント
測量会社 株式会社みずす総合コンサルタント
調査会社
上田市

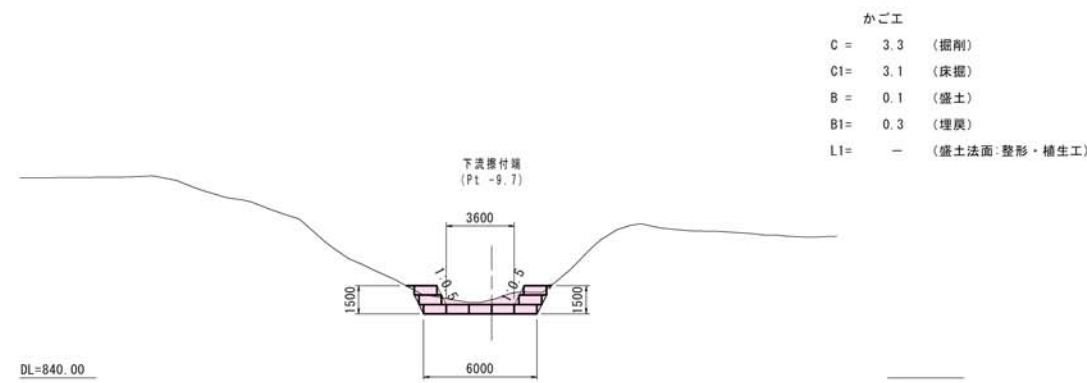
横断図 A1 S=1:200
A3 S=1:400



側壁	本堤
C = 11.9	23.2
C1 = 3.9	38.8
B = 0.3	0.2
B1 = -	15.5
L1 = 7.6	7.6



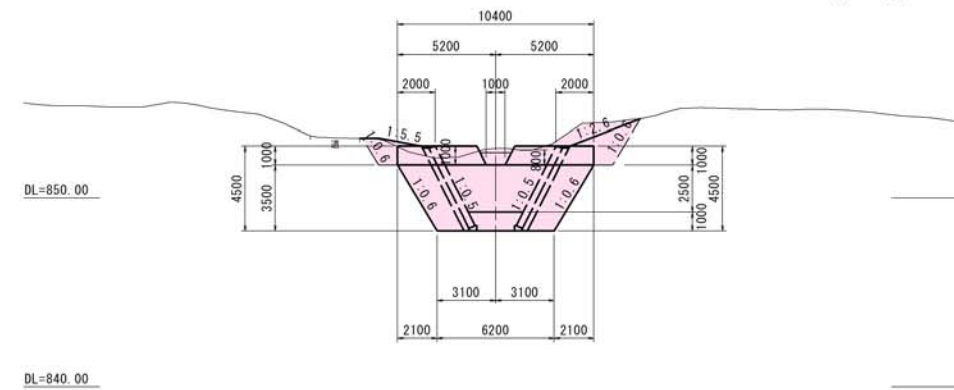
かご工	垂直壁	側壁
C = 5.9	35.2	4.5
C1 = 1.9	15.8	2.0
B = 2.7	2.4	2.9
B1 = 0.4	23.5	-
L1 = 16.3	16.3	16.3



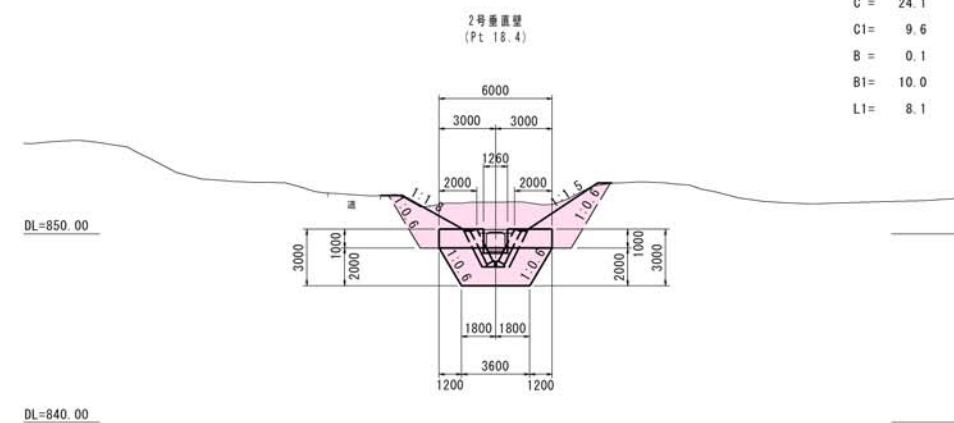
かご工	
C = 3.3	(掘削)
C1 = 3.1	(床掘)
B = 0.1	(盛土)
B1 = 0.3	(埋戻)
L1 = -	(盛土法面・整形・植生工)



側壁	本堤
C = 21.6	15.3
C1 = 3.9	29.1
B = 0.7	0.3
B1 = -	5.1
L1 = 6.2	6.2



垂直壁	側壁
C = 24.1	11.0
C1 = 9.6	2.0
B = 0.1	0.1
B1 = 10.0	-
L1 = 8.1	8.1



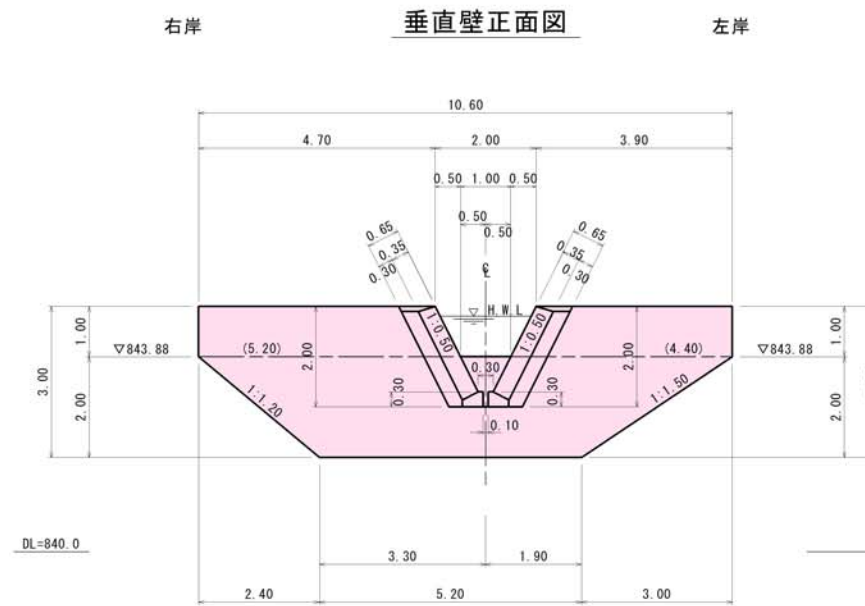
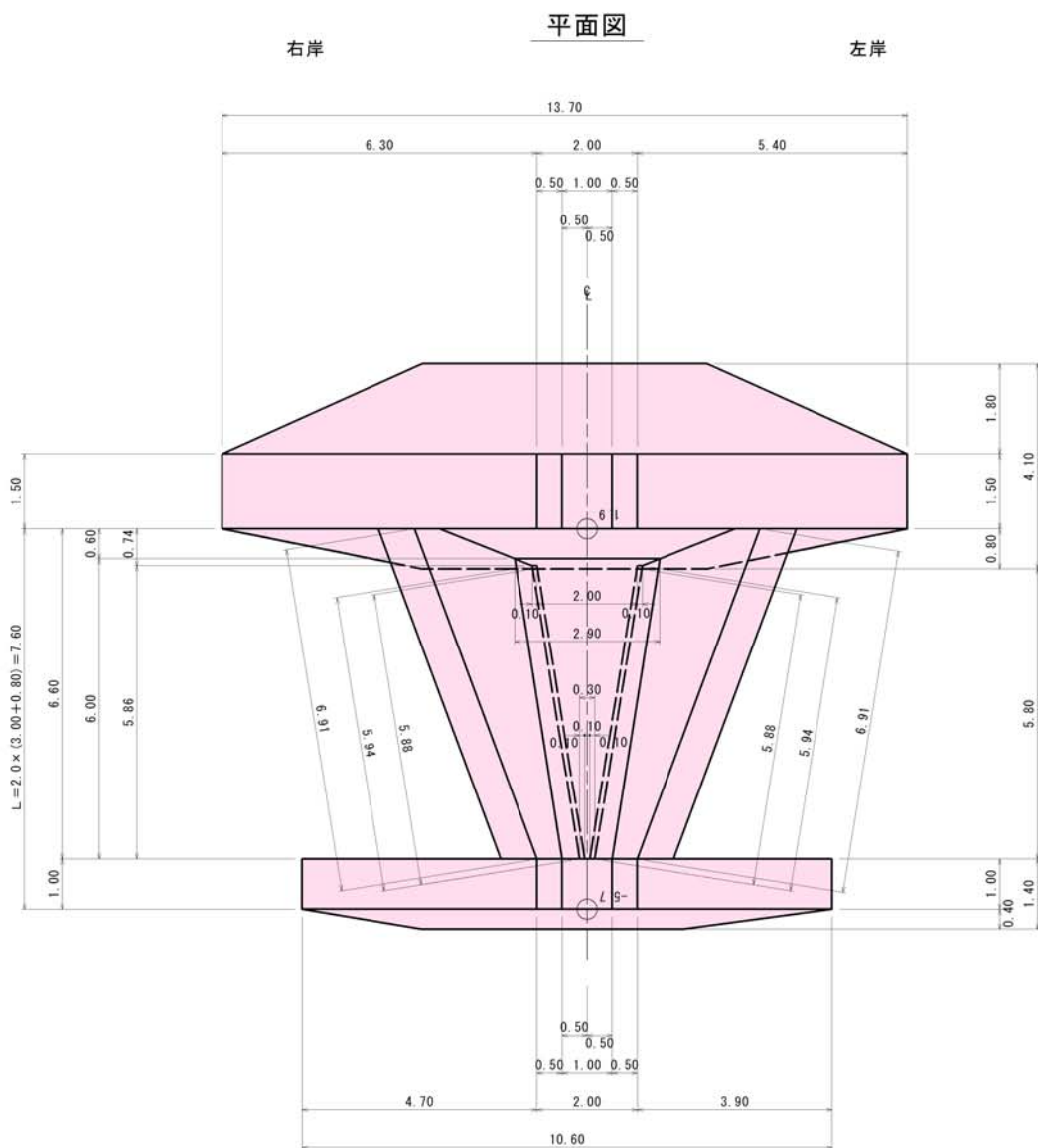
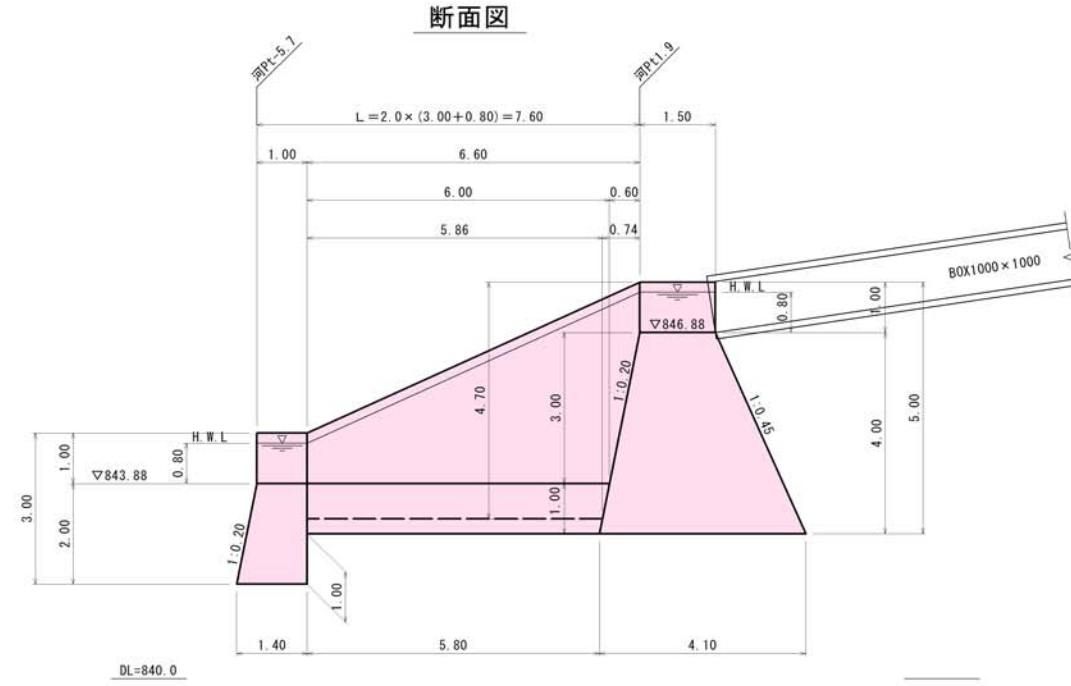
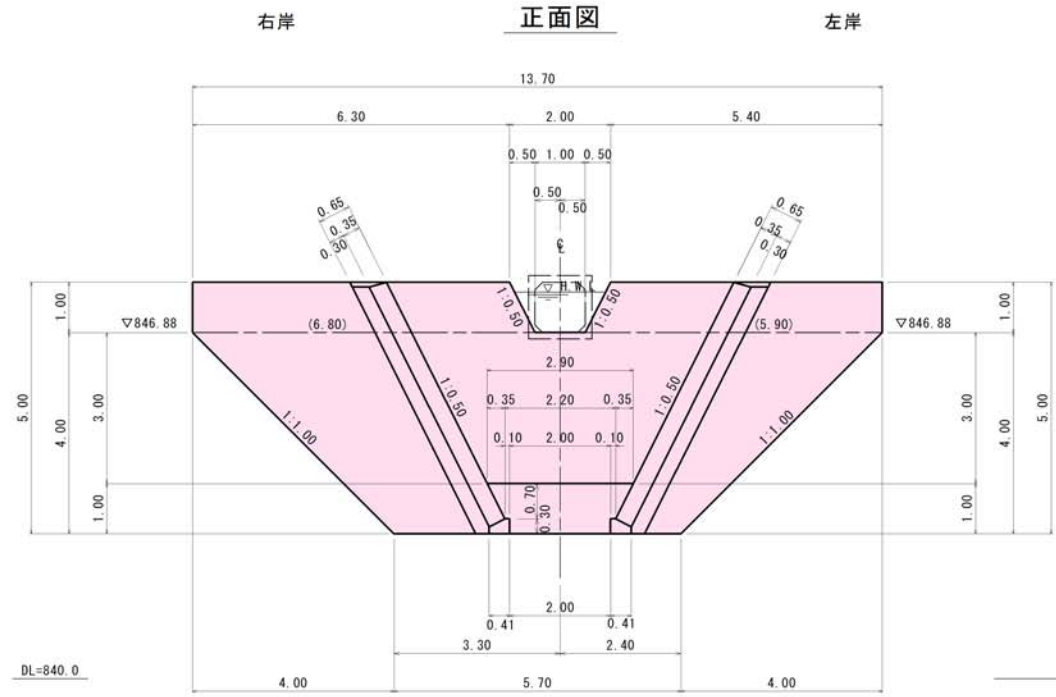
実施図

5災 公共土木施設災害復旧工事			
番号	6 / 12	河川横断図	縮尺 図示
(他) 公民館長谷寺線			
上田市 長谷寺下			
設計会社	株式会社みすず総合コンサルタント		
測量会社	株式会社みすず総合コンサルタント		
調査会社			
上 田 市			

1号床固工構造図(1)

S=1:75(A1)
S=1:150(A3)

Pt1.9



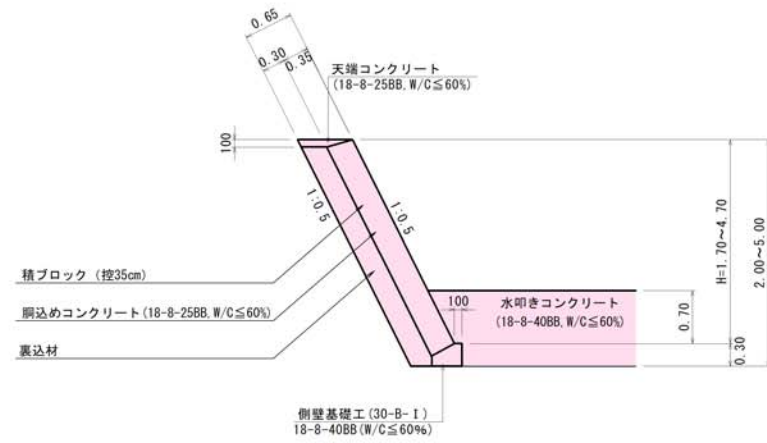
実施図

5年災 道路災害復旧工事				
番号	7 / 12	1号床固工構造図(1)	縮尺	図示
(他) 公民館長谷寺線				
上田市 長谷寺下				
設計会社	株式会社みすず総合コンサルタント			
測量会社	株式会社みすず総合コンサルタント			
調査会社				
上田市				

1号床固工構造図(2)

Pt1.9

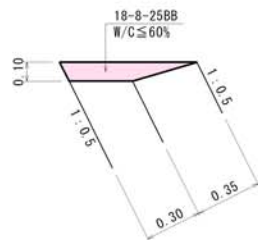
側壁工構造図 S=1:50(A1) S=1:100(A3)



裏込材計算式 $A = h/2 \times (0.1^2 + 2 \times c \times 1.118 + 0.1 \times (H+H1))$

		直高	基礎工高	天端Co高	裏込材高	裏込材厚	裏込材断面積 (m ²)
		H	H1	t	h=(H+H1-t)	c	
左岸	上流	4.70	0.30	0.10	4.90	0.30	2.89
	下流	1.70	0.30	0.10	1.90	0.30	0.84
右岸	上流	4.70	0.30	0.10	4.90	0.30	2.89
	下流	1.70	0.30	0.10	1.90	0.30	0.84

天端コンクリート S=1:20(A1) S=1:40(A3)

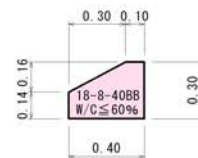


天端コンクリート 10.0m当たり数量

コンクリート (18-8-25BB, W/C≤60%)

$$V = [0.10 \times (0.35/2 + 0.30) \times \sqrt{1+0.5^2}] \times 10.0 = 0.5 \text{ m}^3$$

側壁工基礎工 (30-B-I) S=1:20(A1) S=1:40(A3)



側壁基礎工 (30-B-I) 10.0m当たり材料表

コンクリート (18-8-40BB, W/C≤60%)

$$V = [0.10 \times (0.30 + (0.30 + 0.14)/2 \times 0.30)] \times 10.0 = 1.0 \text{ m}^3$$

型枠

$$A = (0.30 + 0.14) \times 10.0 = 4.4 \text{ m}^2$$

基礎整形

$$A = 0.40 \times 10.0 = 4.0 \text{ m}^2$$

側壁

平均延長 左岸 $L = (5.94 + 6.91) / 2 = 6.43 \text{ m}$

右岸 $L = (5.94 + 6.91) / 2 = 6.43 \text{ m}$

ブロック積 (控35cm, 裏コンなし)

左岸 $a = (4.70 + 1.70) / 2 \times 1.118 \times 6.43 = 23.0$

右岸 $a = (4.70 + 1.70) / 2 \times 1.118 \times 6.43 = 23.0$

$$\Sigma A = 46.0 \text{ m}^2$$

裏込材 (RC40-0)

左岸 $v = (2.89 + 0.84) / 2 \times 6.43 = 12.0$

右岸 $v = (2.89 + 0.84) / 2 \times 6.43 = 12.0$

$$\Sigma V = 24.0 \text{ m}^3$$

天端コンクリート (18-8-25BB, W/C≤60%)

左岸 $v = 0.5 / 10.0 \times 6.91 = 0.3$

右岸 $v = 0.5 / 10.0 \times 6.91 = 0.3$

$$\Sigma V = 0.6 \text{ m}^3$$

目地材 (樹脂発泡体 倍率30 t=10mm)

断面積 上流左岸 $a = 4.70 \times 1.118 \times 0.35 = 1.84 \text{ m}^2$

上流右岸 $a = 4.70 \times 1.118 \times 0.35 = 1.84 \text{ m}^2$

上流水叩き $a = 2.39 \text{ m}^2$

下流左岸 $a = 1.70 \times 1.118 \times 0.35 = 0.67 \text{ m}^2$

下流右岸 $a = 1.70 \times 1.118 \times 0.35 = 0.67 \text{ m}^2$

下流水叩き $a = 0.49 \text{ m}^2$

天端Co $a = 0.5 / 10.0 = 0.05 \text{ m}^2$

基礎Co $a = 1.0 / 10.0 = 0.10 \text{ m}^2$

上流 $a = 1.84 + 1.84 + 2.39 + 0.05 \times 2 + 0.10 \times 2 = 6.4$

下流 $a = 0.67 + 0.67 + 0.49 + 0.05 \times 2 + 0.10 \times 2 = 2.1$

$$\Sigma A = 8.5 \text{ m}^2$$

本堤

コンクリート (18-8-40BB, W/C≤60%)

$$v1 = (6.30 + 6.80) / 2 \times 1.00 \times 1.50 + (5.40 + 5.90) / 2 \times 1.00 \times 1.50 = 18.3$$

$$v2 = 4.00 / 6 \times [(5.70 \times 4.10 + (5.70 + 13.70) \times (4.10 + 1.50) + 13.70 \times 1.50)] = 101.7$$

$$\Sigma V = 120.0 \text{ m}^3$$

型枠

$$a1 = (6.30 + 6.80) / 2 \times 1.00 \times 2 + (5.40 + 5.90) / 2 \times 1.00 \times 2 = 24.4$$

$$a2 = (5.70 + 13.70) / 2 \times 4.00 \times (1.020 + 1.097) = 82.1$$

$$a3 = 1.50 \times 1.00 \times (1.000 + 1.118) + 1.50 \times 1.00 \times (1.000 + 1.118) = 6.4$$

$$\Sigma A = 112.9 \text{ m}^2$$

法面整形

$$a = (4.10 + 1.50) / 2 \times 4.00 \times 1.414 + (4.10 + 1.50) / 2 \times 4.00 \times 1.414 = 31.7 \text{ m}^2$$

基礎整形

$$a = 5.70 \times 4.10 = 23.4 \text{ m}^2$$

足場工 (キャットウォーク)

$$a1 = (6.30 + 6.80) / 2 \times 1.00 \times 2 + (5.40 + 5.90) / 2 \times 1.00 \times 2 = 24.4$$

$$a2 = (9.70 + 13.70) / 2 \times 2.00 \times 2 = 46.8$$

$$\Sigma A = 71.2 \text{ m}^2$$

$$L = 71.2 / 1.8 = 39.6 \text{ m}$$

垂直壁

コンクリート (18-8-40BB, W/C≤60%)

$$v1 = (4.70 + 5.20) / 2 \times 1.00 \times 1.00 + (3.90 + 4.40) / 2 \times 1.00 \times 1.00 = 9.1$$

$$v2 = 2.00 / 6 \times [(5.20 \times 1.40 + (5.20 + 10.60) \times (1.40 + 1.00) + 10.60 \times 1.00)] = 18.6$$

$$\Sigma V = 27.7 \text{ m}^3$$

型枠

$$a1 = (4.70 + 5.20) / 2 \times 1.00 \times 2 + (3.90 + 4.40) / 2 \times 1.00 \times 2 = 18.2$$

$$a2 = (5.20 + 10.60) / 2 \times 2.00 \times (1.020 + 1.000) = 31.9$$

$$a3 = 1.00 \times 1.00 \times (1.000 + 1.118) + 1.00 \times 1.00 \times (1.000 + 1.118) = 4.2$$

$$\Sigma A = 54.3 \text{ m}^2$$

法面整形

$$A = (1.40 + 1.00) / 2 \times 2.00 \times 1.562 + (1.40 + 1.00) / 2 \times 2.00 \times 1.803 = 8.1 \text{ m}^2$$

基礎整形

$$A = 5.20 \times 1.40 = 7.3 \text{ m}^2$$

足場工 (キャットウォーク)

$$a = (4.70 + 5.20) / 2 \times 1.00 \times 2 + (3.90 + 4.40) / 2 \times 1.00 \times 2 = 18.2 \text{ m}^2$$

$$L = 18.2 / 1.8 = 10.1 \text{ m}$$

水叩き

コンクリート (18-8-40BB, W/C≤60%)

$$\text{上流断面積} a = 2.00 \times 0.30 + (2.20 + 2.90) / 2 \times 0.70 = 2.39 \text{ m}^2$$

$$\text{下流断面積} a = 0.10 \times 0.30 + (0.30 + 1.00) / 2 \times 0.70 = 0.49 \text{ m}^2$$

$$V = (2.39 + 0.49) / 2 \times (5.80 + 6.00) / 2 = 8.5 \text{ m}^3$$

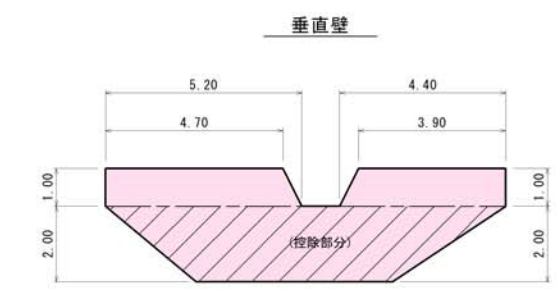
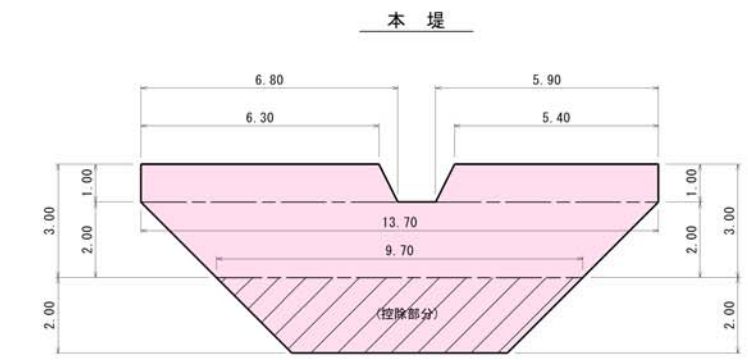
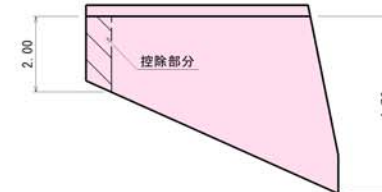
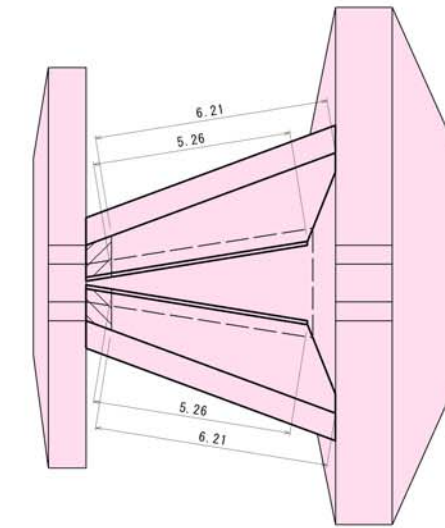
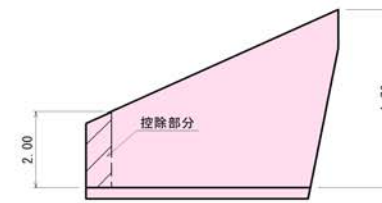
基礎整形

$$A = (2.00 + 0.10) / 2 \times 5.80 = 6.1 \text{ m}^2$$

斜比一覧表

勾配	斜比
0.20	1.020
0.45	1.097
0.50	1.118
1.00	1.414
1.20	1.562
1.50	1.803

足場工控除図 S=1:100(A1) S=1:200(A3)



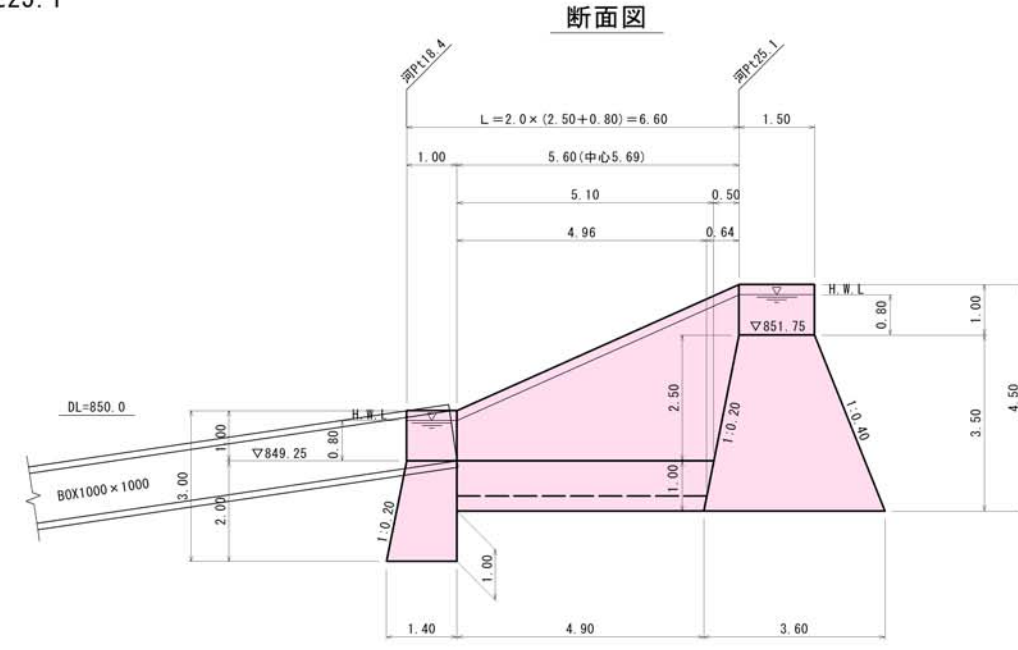
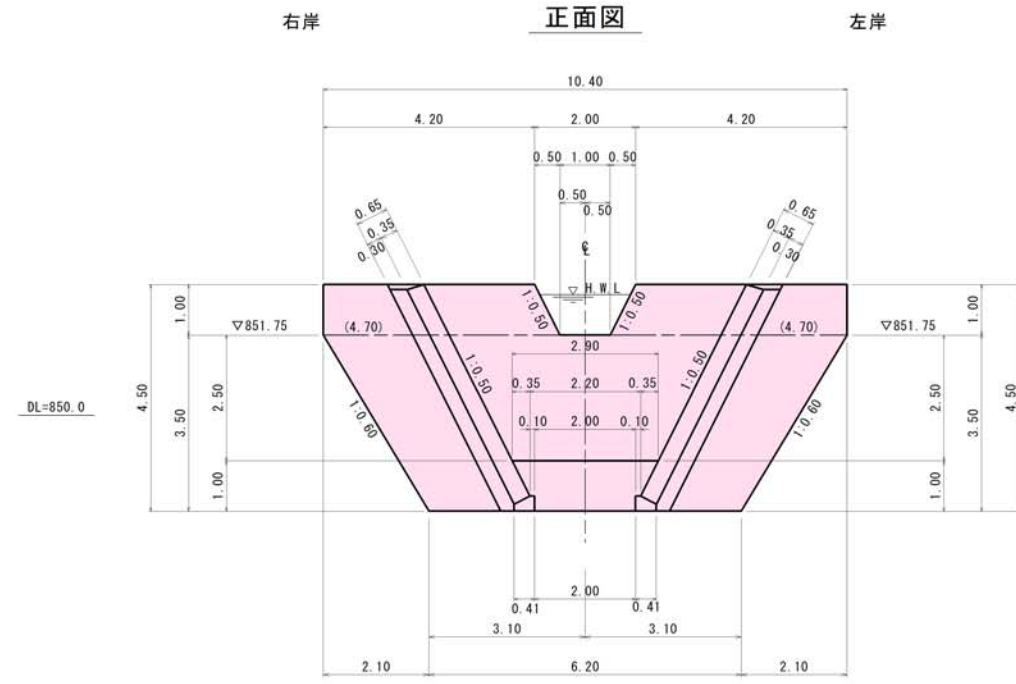
実施図

5年災 道路災害復旧工事			
番号	8 / 12	1号床固工構造図(2)	縮尺 図示
(他) 公民館長谷寺線			
上田市 長谷寺下			
設計会社	株式会社みすず総合コンサルタント		
測量会社	株式会社みすず総合コンサルタント		
調査会社			
上田市			

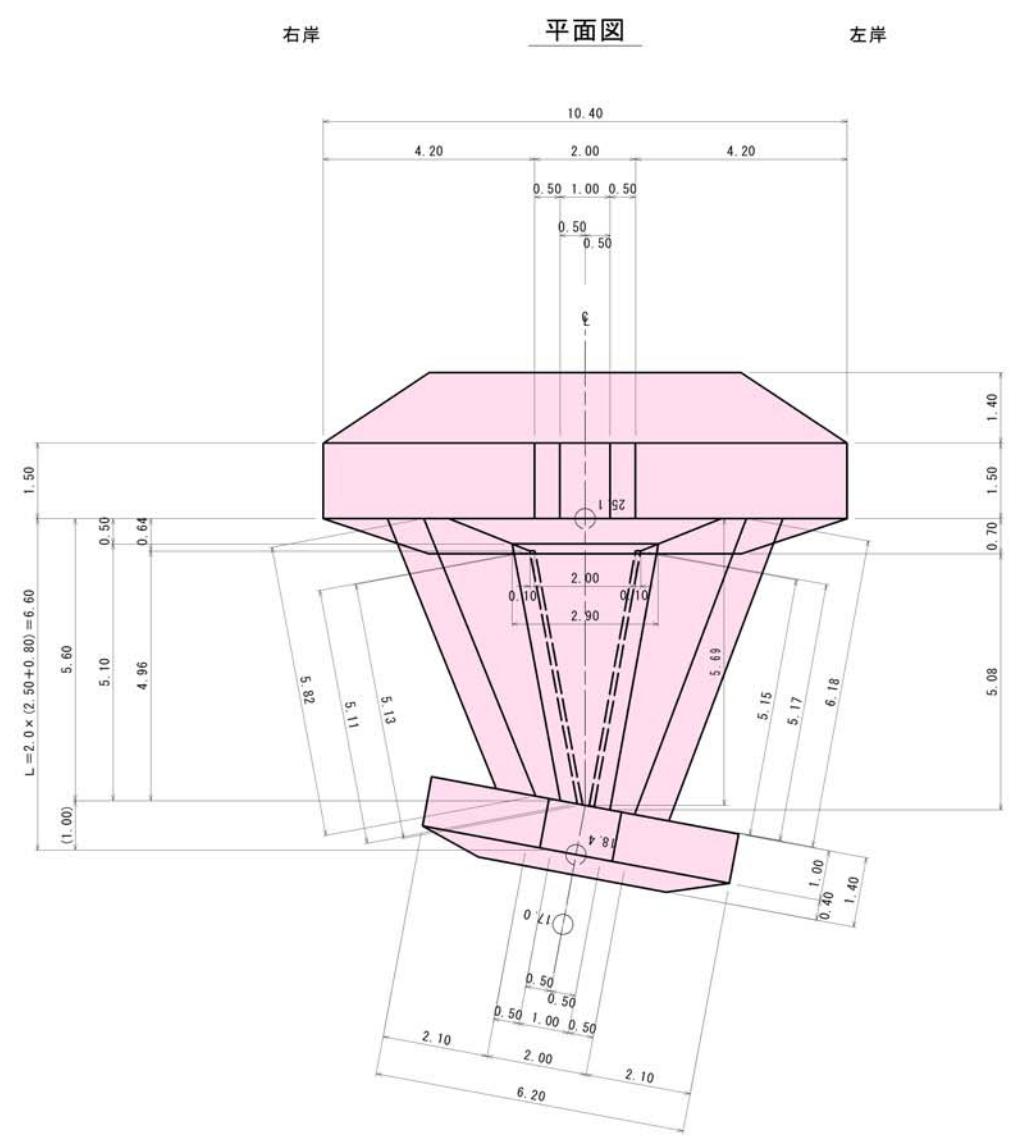
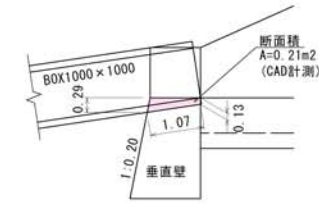
2号床固工構造図(1)

S=1:75(A1)
S=1:150(A3)

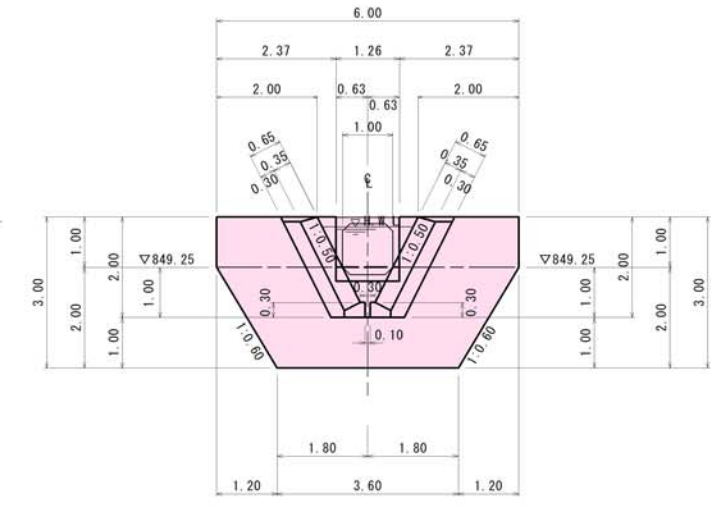
Pt25.1



BOX接続部断面図



右岸 垂直壁正面図 左岸



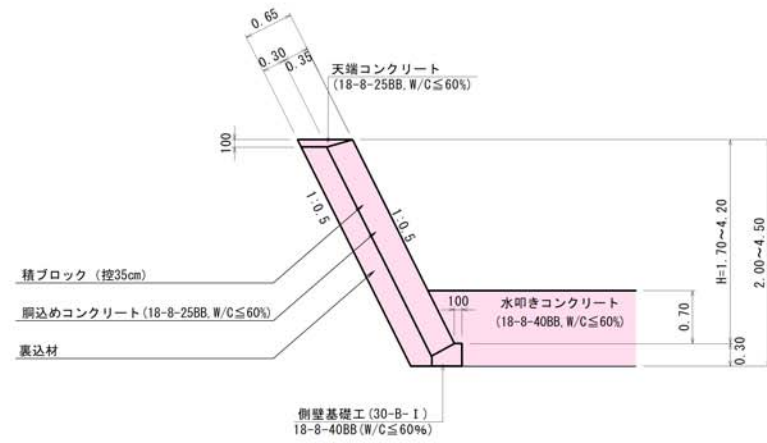
実施図

5年災 道路災害復旧工事			
番号	9 / 12	2号床固工構造図(1)	縮尺 図示
(他) 公民館長谷寺線			
上田市 長谷寺下			
設計会社	株式会社みすず総合コンサルタント		
測量会社	株式会社みすず総合コンサルタント		
調査会社			
上 田 市			

2号床固工構造図(2)

Pt25.1

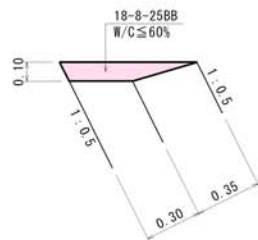
側壁工構造図 S=1:50(A1) S=1:100(A3)



裏込材計算式 $A = h/2 \times (0.1^2 + 2 \times c \times 1.118 + 0.1 \times (H+H1))$

		直高		基礎工高		天端Co高		裏込材高		裏込材厚		裏込材断面積 (m ²)
		H	H1	t	h=(H+H1-t)	c						
左岸	上流	4.20	0.30	0.10	4.40	0.30	2.49					
	下流	1.70	0.30	0.10	1.90	0.30	0.84					
右岸	上流	4.20	0.30	0.10	4.40	0.30	2.49					
	下流	1.70	0.30	0.10	1.90	0.30	0.84					

天端コンクリート S=1:20(A1) S=1:40(A3)

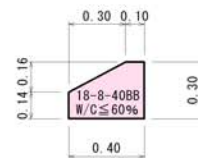


天端コンクリート 10.0m当たり数量

コンクリート (18-8-25BB, W/C≤60%)

$$V = [0.10 \times (0.35/2 + 0.30) \times \sqrt{1+0.5^2}] \times 10.0 = 0.5 \text{ m}^3$$

側壁工基礎工 (30-B-I) S=1:20(A1) S=1:40(A3)



側壁基礎工 (30-B-I) 10.0m当り材料表

コンクリート (18-8-40BB, W/C≤60%)

$$V = [0.10 \times (0.30 + (0.30 + 0.14)/2) \times 0.30] \times 10.0 = 1.0 \text{ m}^3$$

型枠

$$A = (0.30 + 0.14) \times 10.0 = 4.4 \text{ m}^2$$

基礎整形

$$A = 0.40 \times 10.0 = 4.0 \text{ m}^2$$

側壁

平均延長 左岸 $L = (5.17 + 6.18) / 2 = 5.68 \text{ m}$

右岸 $L = (5.11 + 5.82) / 2 = 5.47 \text{ m}$

ブロック積 (控35cm, 裏コンなし)

左岸 $a = (4.20 + 1.70) / 2 \times 1.118 \times 5.68 = 18.7$

右岸 $a = (4.20 + 1.70) / 2 \times 1.118 \times 5.47 = 18.0$

$$\Sigma A = 36.7 \text{ m}^2$$

裏込材 (RC40-0)

左岸 $v = (2.49 + 0.84) / 2 \times 5.68 = 9.5$

右岸 $v = (2.49 + 0.84) / 2 \times 5.47 = 9.1$

$$\Sigma V = 18.6 \text{ m}^3$$

天端コンクリート (18-8-25BB, W/C≤60%)

左岸 $v = 0.5 / 10.0 \times 6.18 = 0.3$

右岸 $v = 0.5 / 10.0 \times 5.82 = 0.3$

$$\Sigma V = 0.6 \text{ m}^3$$

目地材 (樹脂発泡体 倍率30 t=10mm)

断面積 上流左岸 $a = 4.20 \times 1.118 \times 0.35 = 1.64 \text{ m}^2$

上流右岸 $a = 4.20 \times 1.118 \times 0.35 = 1.64 \text{ m}^2$

上流水叩き $a = 2.39 \text{ m}^2$

下流左岸 $a = 1.70 \times 1.118 \times 0.35 = 0.67 \text{ m}^2$

下流右岸 $a = 1.70 \times 1.118 \times 0.35 = 0.67 \text{ m}^2$

下流水叩き $a = 0.49 \text{ m}^2$

天端Co $a = 0.5 / 10.0 = 0.05 \text{ m}^2$

基礎Co $a = 1.0 / 10.0 = 0.10 \text{ m}^2$

上流 $a = 1.64 + 1.64 + 2.39 + 0.05 \times 2 + 0.10 \times 2 = 6.0$

下流 $a = 0.67 + 0.67 + 0.49 + 0.05 \times 2 + 0.10 \times 2 = 2.1$

$$\Sigma A = 8.1 \text{ m}^2$$

本堤

コンクリート (18-8-40BB, W/C≤60%)

$$v1 = (4.20 + 4.70) / 2 \times 1.00 \times 1.50 + (4.20 + 4.70) / 2 \times 1.00 \times 1.50 = 13.4$$

$$v2 = 3.50 / 6 \times [(6.20 \times 3.60 + (6.20 + 10.40) \times (3.60 + 1.50)) + 10.40 \times 1.50] = 71.5$$

$$\Sigma V = 84.9 \text{ m}^3$$

型枠

$$a1 = (4.20 + 4.70) / 2 \times 1.00 \times 2 + (4.20 + 4.70) / 2 \times 1.00 \times 2 = 17.8$$

$$a2 = (6.20 + 10.40) / 2 \times 3.50 \times (1.020 + 1.077) = 60.9$$

$$a3 = 1.50 \times 1.00 \times (1.000 + 1.118) + 1.50 \times 1.00 \times (1.000 + 1.118) = 6.4$$

$$\Sigma A = 85.1 \text{ m}^2$$

法面整形

$$a = (3.60 + 1.50) / 2 \times 3.50 \times 1.166 + (3.60 + 1.50) / 2 \times 3.50 \times 1.166 = 20.8 \text{ m}^2$$

基礎整形

$$a = 6.20 \times 3.60 = 22.3 \text{ m}^2$$

足場工 (キャットウォーク)

$$a1 = (4.20 + 4.70) / 2 \times 1.00 \times 2 + (4.20 + 4.70) / 2 \times 1.00 \times 2 = 17.8$$

$$a2 = (8.60 + 10.40) / 2 \times 1.50 \times 2 = 28.5$$

$$\Sigma A = 46.3 \text{ m}^2$$

$$L = 46.3 / 1.8 = 25.7 \text{ m}$$

垂直壁

コンクリート (18-8-40BB, W/C≤60%)

$$v1 = 2.37 \times 1.00 \times 1.00 + 2.37 \times 1.00 \times 1.00 = 4.7$$

$$v2 = 2.00 / 6 \times [(3.60 \times 1.40 + (3.60 + 6.00) \times (1.40 + 1.00)) + 6.00 \times 1.00] = 11.4$$

$$\text{BOX接続部控除 } v3 = 0.21 \times 1.26 = -0.3$$

$$\Sigma V = 15.8 \text{ m}^3$$

型枠

$$a1 = 2.37 \times 1.00 \times 2 + 2.37 \times 1.00 \times 2 = 9.5$$

$$a2 = (3.60 + 6.00) / 2 \times 2.00 \times (1.020 + 1.000) = 19.4$$

$$a3 = 1.00 \times 1.00 \times 2 + 1.00 \times 1.00 \times 2 + 0.21 \times 2 = 4.4$$

$$\text{BOX接続部控除 } a4 = (0.29 \times 1.020 + 0.13) \times 1.26 = -0.5$$

$$\Sigma A = 32.8 \text{ m}^2$$

法面整形

$$A = (1.40 + 1.00) / 2 \times 2.00 \times 1.166 + (1.40 + 1.00) / 2 \times 2.00 \times 1.166 = 5.6 \text{ m}^2$$

基礎整形

$$A = 3.60 \times 1.40 = 5.0 \text{ m}^2$$

足場工 (キャットウォーク)

$$a = 2.37 \times 1.00 \times 2 + 2.37 \times 1.00 \times 2 = 9.5 \text{ m}^2$$

$$L = 9.5 / 1.8 = 5.3 \text{ m}$$

目地材 (樹脂発泡体 倍率30 t=10mm)

$$A = (1.00 \times 1.00 + 0.21) \times 2 + 1.07 \times 1.26 = 3.8 \text{ m}^2$$

※BOX接続部に設置

水叩き

コンクリート (18-8-40BB, W/C≤60%)

$$\text{上流断面積 } a = 2.00 \times 0.30 + (2.20 + 2.90) / 2 \times 0.70 = 2.39 \text{ m}^2$$

$$\text{下流断面積 } a = 0.10 \times 0.30 + (0.30 + 1.00) / 2 \times 0.70 = 0.49 \text{ m}^2$$

$$V = (2.39 + 0.49) / 2 \times (4.90 + 5.10) / 2 = 7.2 \text{ m}^3$$

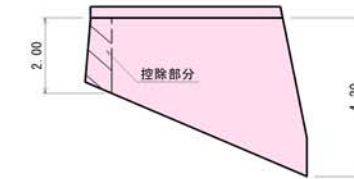
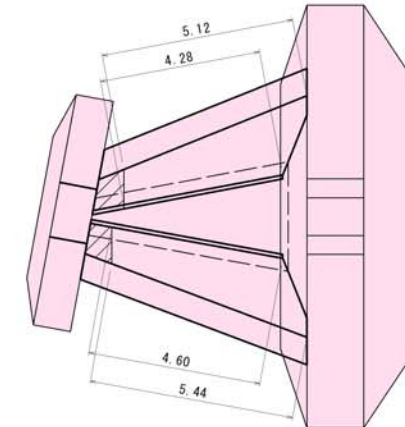
基礎整形

$$A = (2.00 + 0.10) / 2 \times 4.90 = 5.1 \text{ m}^2$$

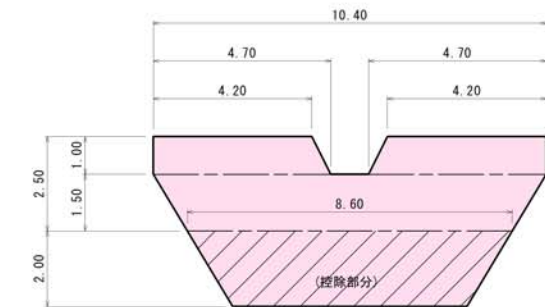
斜比一覧表

勾配	斜比
0.20	1.020
0.40	1.077
0.50	1.118
0.60	1.166

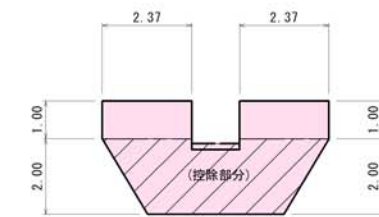
足場工控除図 S=1:100(A1) S=1:200(A3)



本堤



垂直壁

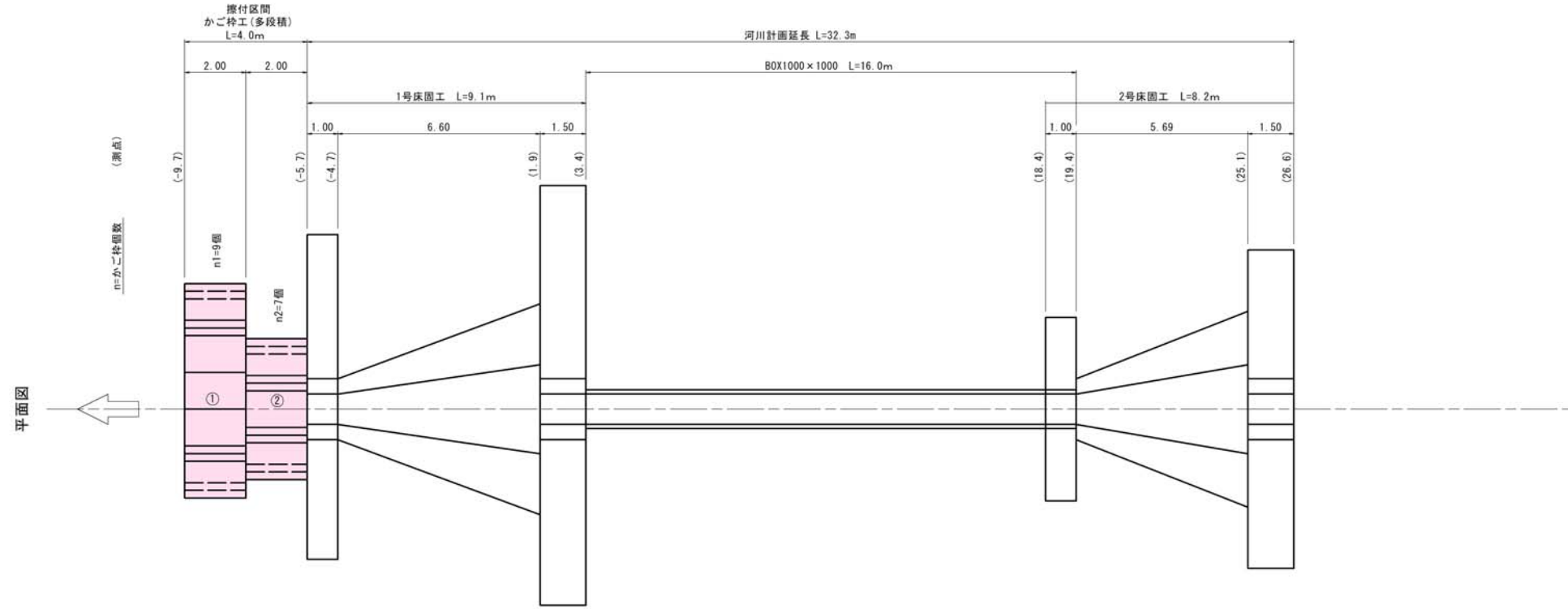


実施図

5年災 道路災害復旧工事			
番号	10 / 12	2号床固工構造図(2)	縮尺 図示
(他) 公民館長谷寺線			
上田市 長谷寺下			
設計会社	株式会社みすず総合コンサルタント		
測量会社	株式会社みすず総合コンサルタント		
調査会社			
上田市			

かご枠工展開図

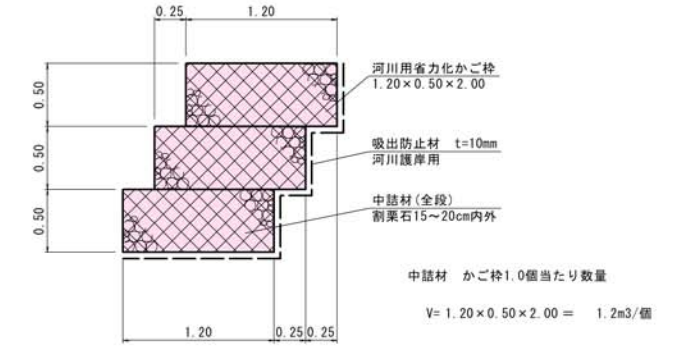
S=1:100 (A1)
S=1:200 (A3)



かご枠工構造図

S=1:30 (A1)
S=1:60 (A3)

河川用省力化かご工



※全上段上蓋設置

最上段のみ全幅上蓋設置 (B=1.20m)、その他はB=0.63mの上蓋を設置する。

かご枠 (多段積 0.50×1.20×2.00)

下流 ①～②

$n1 = 9$

$l1 = 2.00 \times 9 = 18.0$

$n2 = 7$

$l2 = 2.00 \times 7 = 14.0$

$\Sigma n = 16$ 個

$\Sigma l = 32.0$ m

中詰材 (割栗石 15～20cm内外)

下流 ①～②

$v1 = 1.2 \times 9 = 10.8$

$v2 = 1.2 \times 7 = 8.4$

$\Sigma v = 19.2$ m³

吸出防止材 (t=10mm 河川護岸用)

下流 ①～②

$a1 = (0.50 + 6.00 + 0.50) \times 2.00 = 14.0$

$a2 = (0.50 + 3.60 + 0.50) \times 2.00 = 9.2$

$\Sigma a = 23.2$ m²

基面整正

下流 ①～②

$a1 = 6.00 \times 2.00 = 12.0$

$a2 = 3.60 \times 2.00 = 7.2$

$\Sigma a = 19.2$ m²

実施図

5災 公共土木施設災害復旧工事			
番号	11 / 12	かご枠工展開図	縮尺 図示
(他) 公民館長谷寺線			
上田市 長谷寺下			
設計会社	株式会社みすず総合コンサルタント		
測量会社	株式会社みすず総合コンサルタント		
調査会社			
上 田 市			

位置図



縮尺 1 : 1500

