

令和 6 年度

黄金沢林業専用道新設工事

設計図

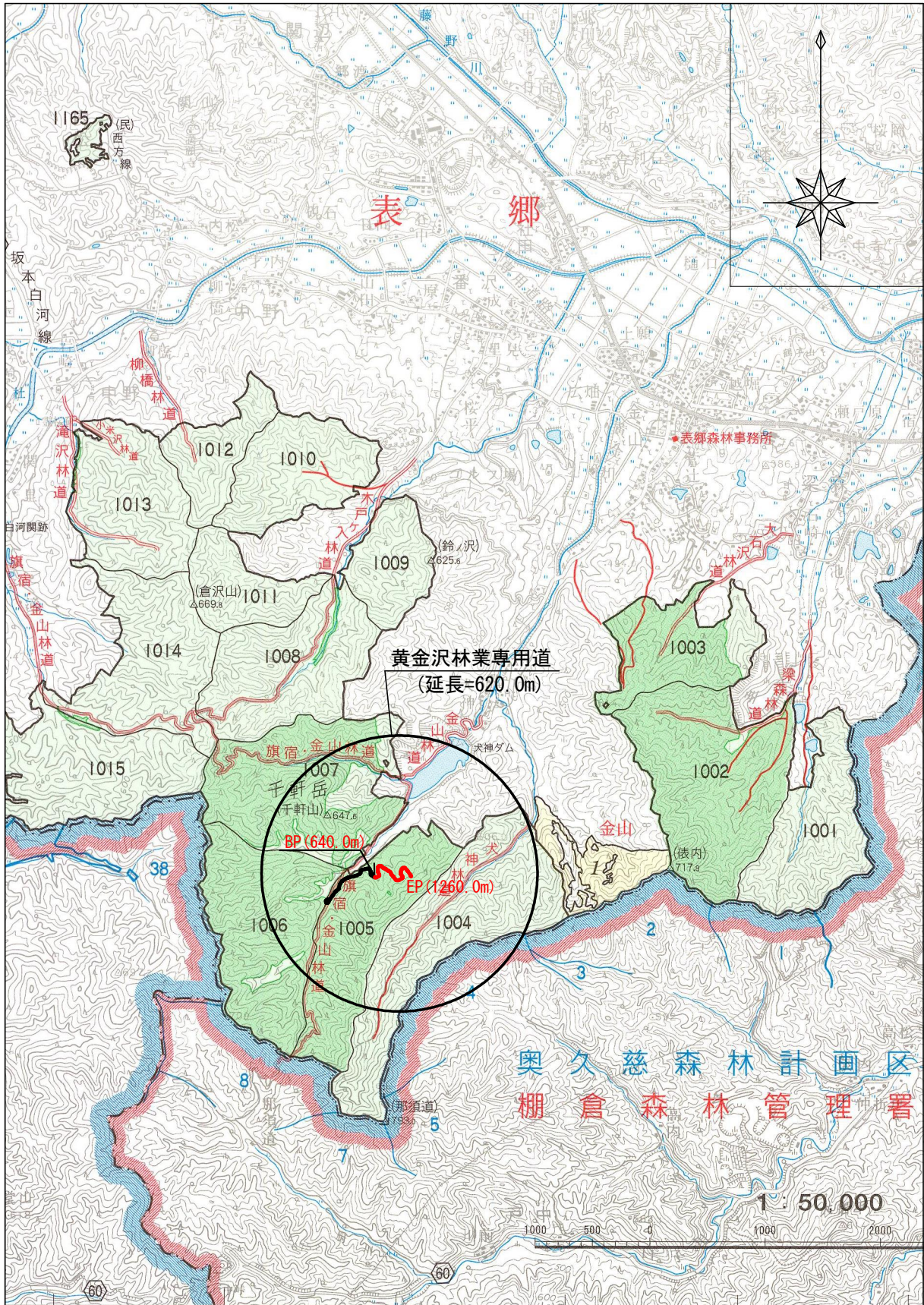
図面枚数  枚

分類	森林管理道	規格	2(B)級
位置	福島県白河市表郷金山字金山国有林 1005 林班		
延長	620.0 m	国有林内	620.0 m
		国有林外	m
巾員	3.6 m	最少半径	12 m
勾配	最急	平均	設計荷重 t
	11.82 %	8.97 %	

福島森林管理署  
白河支署

令和 3 年 7 月 測量

(株) 森林テクニクス



黄金沢林业専用道  
(延長=620.0m)

BP (640.0m)

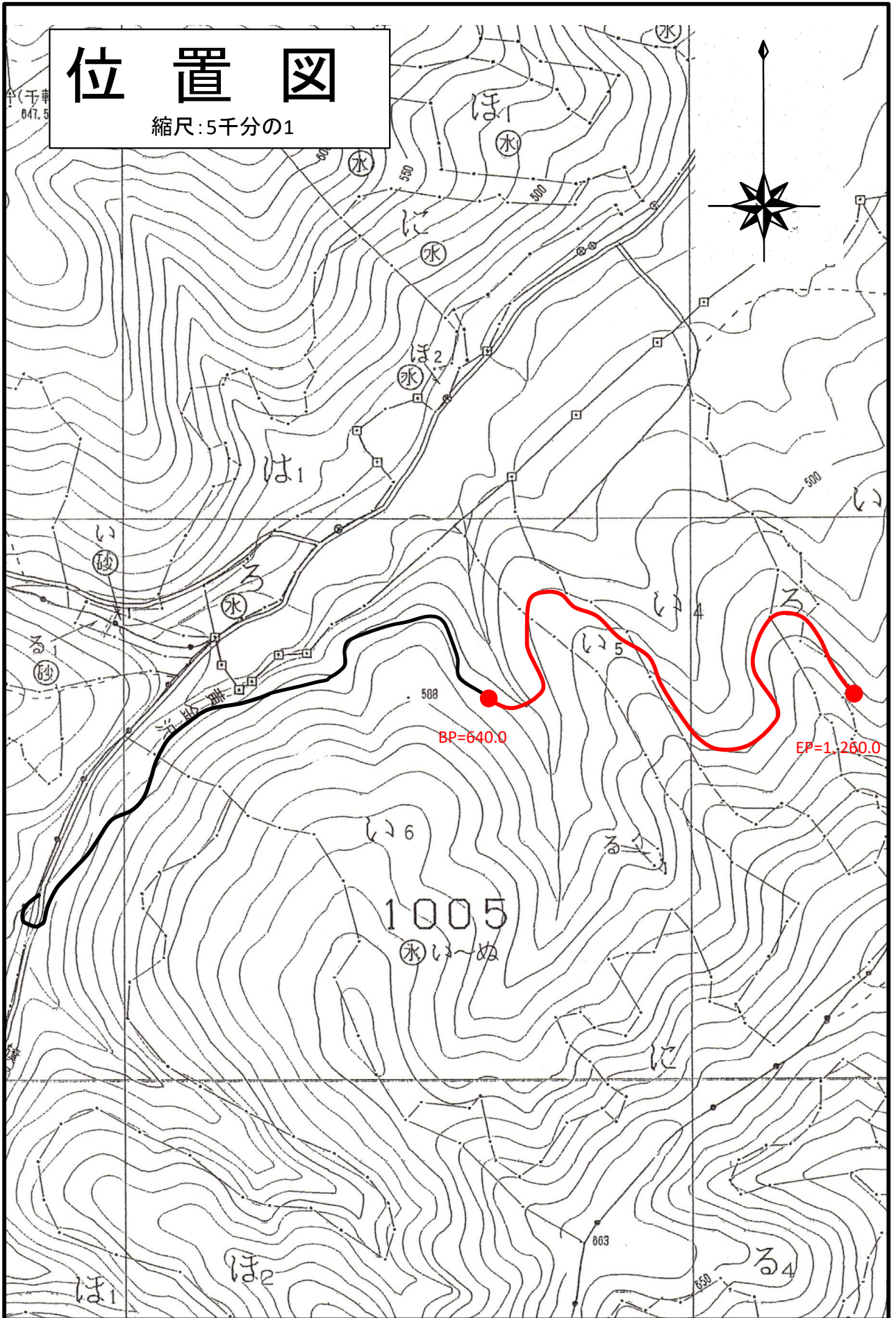
EP (1260.0m)

奥久慈森林計画区  
棚倉森林管理署

1 : 50,000

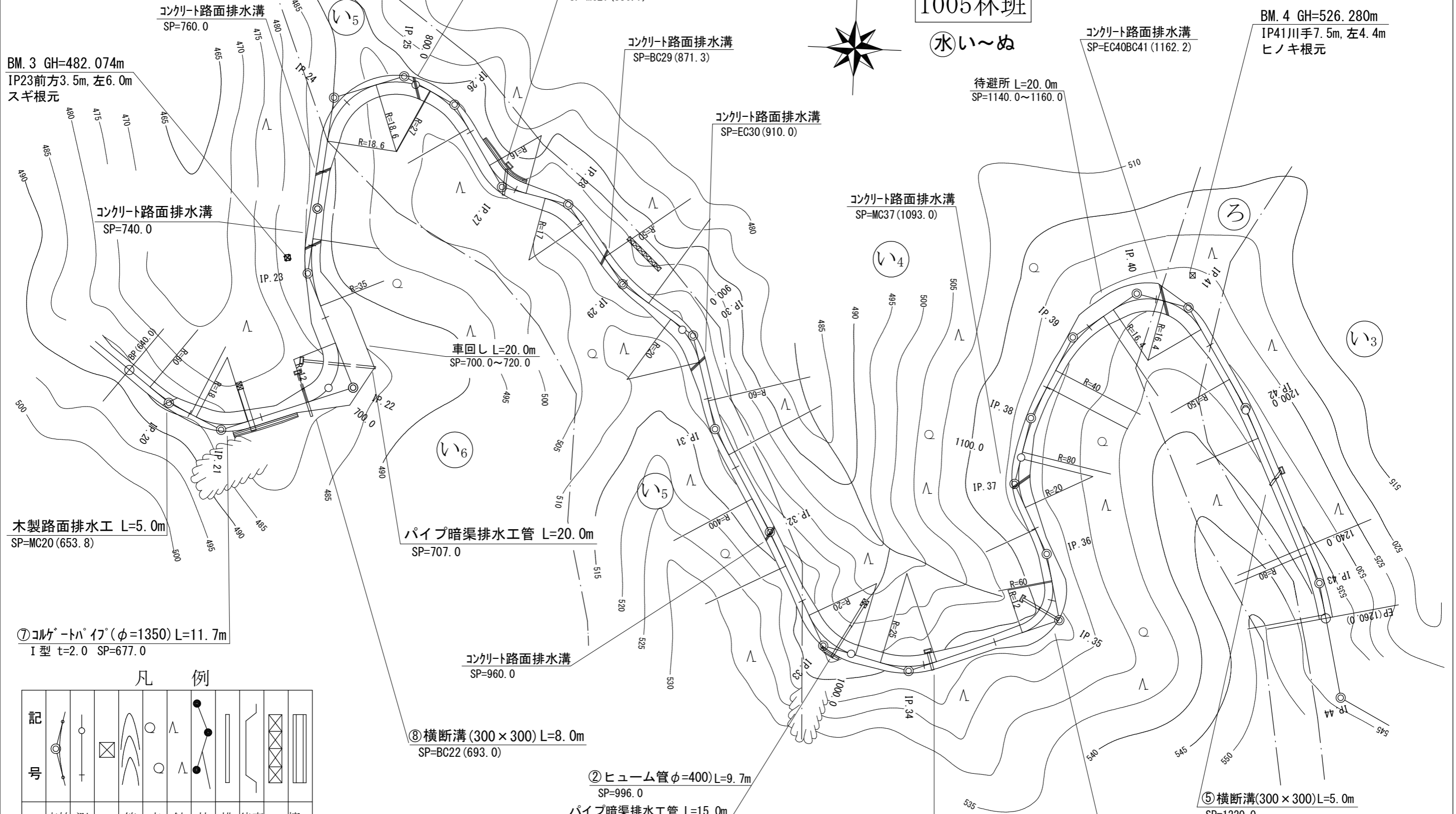
# 位置図

縮尺:5千分の1



# 平面図

縮尺= 1:1,000



BM. 3 GH=482.074m  
IP23前方3.5m, 左6.0m  
スギ根元

BM. 4 GH=526.280m  
IP41川手7.5m, 左4.4m  
ヒノキ根元

1005林班

水い〜ぬ

待避所 L=20.0m  
SP=1140.0~1160.0

車回し L=20.0m  
SP=700.0~720.0

パイプ暗渠排水工管 L=20.0m  
SP=707.0

木製路面排水工 L=5.0m  
SP=MC20 (653.8)

⑦コルゲートパイプ(φ=1350) L=11.7m  
I型 t=2.0 SP=677.0

⑧横断溝(300×300) L=8.0m  
SP=BC22 (693.0)

②ヒューム管φ=400) L=9.7m  
SP=996.0  
パイプ暗渠排水工管 L=15.0m

③横断溝(300×300) L=5.0m  
SP=1022.0

④横断溝(300×300) L=6.0m  
SP=MC35 (1056.4)

⑤横断溝(300×300) L=5.0m  
SP=1220.0

## 凡例

記号	事例
	交角中点終及曲び点
	測点・間点
	B
	等高線
	広葉樹
	針葉樹
	林小班
	排水施設
	待避所
	コンクリート壁

# 曲 線 設 定 表

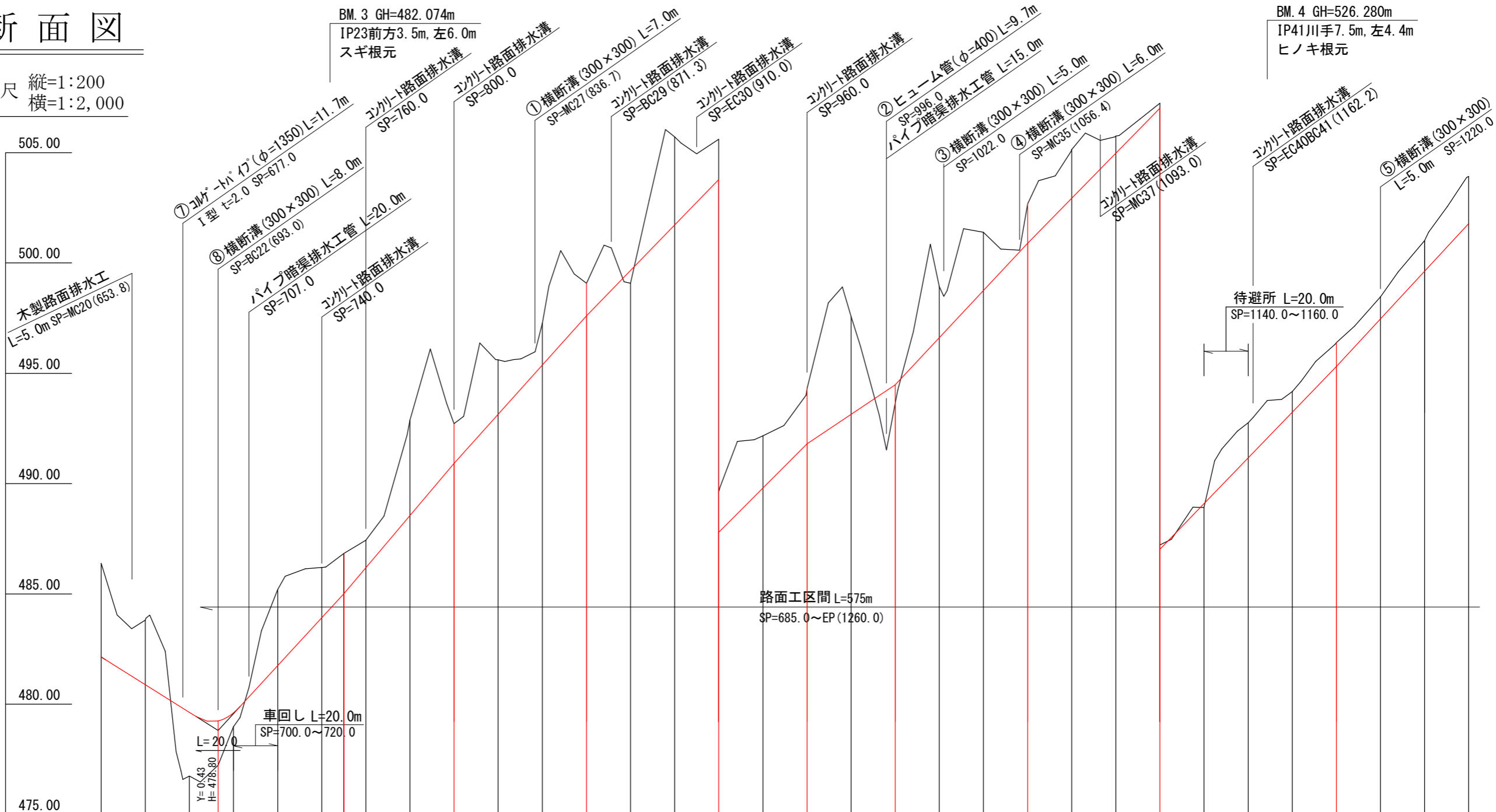
曲 線 表											緩和接線幅表									反(複合)曲線幅表					備考
IP	D	A	I.A	R	T.L	S.L	C.L	B.C	M.C	E.C	I.A'	R'	T.L'	S.L'	W	W1	IP-IP'	LB	LE	B1	B2	D1	D2	D3	
		B.P~IP.1を見てN=254°																							
1	17.2	131.32	48.28	18	8.1	1.7	15.2	9.1	16.7	24.3	29.56	14.70	3.93	0.52	1.50		4.48	8.0	0.5						
2	21.1	89.06	90.54	12.3	12.5	5.2	19.5	24.8	34.6	44.3	62.52	8.25	5.04	1.42	2.25		7.83	0.5	0.0						
3	23.7	95.17	84.43	12.3	11.2	4.3	18.2	44.3	53.4	62.5	56.41	8.25	4.45	1.12	2.25		7.23	0.0	8.0						
4	35.9	195.07	15.07	80	10.6	0.7	21.1	76.6	87.2	97.7															
5	46.5	174.05	5.55	200	10.3	0.3	20.6	123.3	133.6	143.9															
6	40.4	201.55	21.55	50	9.7	0.9	19.1	164.3	173.9	183.4															
7	37.5	136.27	43.33	20	8.0	1.5	15.2	203.2	210.8	218.4	31.23	17.25	4.85	0.67	0.95	0.30	3.58	8.0	8.0						
8	39.4	201.23	21.23	50	9.4	0.9	18.7	240.4	249.8	259.1															
9	33.6	202.27	22.27	50	9.9	1.0	19.6	273.4	283.2	293.0															
10	37.0	193.47	13.47	80	9.7	0.6	19.2	310.4	320.0	329.6															
11	29.1	188.41	8.41	120	9.1	0.3	18.2	339.9	349.0	358.1															
12	62.8	168.39	11.21	100	9.9	0.5	19.8	401.9	411.8	421.7															
13	49.2	117.18	62.42	15	9.1	2.6	16.4	451.9	460.1	468.3	40.55	11.45	4.27	0.77	1.75		5.38	8.0	7.4	3.37	2.06	2.03	2.98	7.51	
14	25.5	241.54	61.54	15	9.0	2.5	16.2	475.7	483.8	491.9	40.07	11.45	4.18	0.74	1.75		5.31	7.4	0.0	2.06	3.37	2.98	2.03	7.51	
15	15.6	190.07	10.07	75	6.6	0.3	13.2	491.9	498.5	505.1															
16	32.0	184.51	4.51	200	8.5	0.2	16.9	522.0	530.5	538.9															
17	31.7	259.26	79.26	12	10.0	3.6	16.6	552.1	560.4	568.7	51.18	7.95	3.82	0.87	2.25		6.78	8.0	8.0						
18	31.7	203.11	23.11	50	10.3	1.0	20.2	580.1	590.2	600.3															
19	27.2	118.07	61.53	15	9.0	2.5	16.2	608.2	616.3	624.4	40.06	11.45	4.18	0.74	1.75		5.31	7.9	8.0						
20	38.4	167.31	12.29	60	6.6	0.4	13.1	647.2	653.8	660.3															BP=640.0
21	15.8	134.53	45.07	18	7.5	1.5	14.2	662.0	669.1	676.2	26.35	14.70	3.47	0.40	1.50		4.40	1.7	8.0						
22	37.2	86.04	93.56	12	12.9	5.6	19.7	693.0	702.9	712.7	65.48	7.95	5.14	1.52	2.25		8.13	8.0	8.0						
23	33.0	210.07	30.07	35	9.4	1.2	18.4	723.4	732.6	741.8	23.42	32.70	6.86	0.71	0.50		2.79	8.0	8.0						

## 曲 線 設 定 表

曲 線 表											緩和接線幅表								反(複合)曲線幅表					備考		
IP	D	A	I.A	R	T.L	S.L	C.L	B.C	M.C	E.C	I.A'	R'	T.L'	S.L'	W	W1	IP-IP'	LB	LE	B1	B2	D1	D2		D3	
24	30.0	244.38	64.38	18.6	11.8	3.4	21.0	768.2	778.7	789.2	46.11	15.30	6.52	1.33	1.50		5.37	8.0	0.0							
25	19.7	226.10	46.10	18.6	7.9	1.6	15.0	789.2	796.7	804.2	27.43	15.30	3.77	0.46	1.50		4.44	0.0	0.2							
26	15.5	210.47	30.47	27	7.4	1.0	14.5	804.4	811.7	818.9	18.30	24.20	3.94	0.32	1.00		3.48	0.2	8.0							
27	25.5	134.40	45.20	16	6.7	1.3	12.7	830.3	836.7	843.0	35.21	13.45	4.29	0.67	0.75	1.00	3.18	8.0	5.3	2.47	1.91	1.44	2.01	5.33		
28	18.4	220.59	40.59	17	6.4	1.1	12.2	848.3	854.4	860.5	22.18	13.70	2.70	0.26	1.50		4.14	5.3	8.0	2.85	3.26	1.44	1.05	5.31		
29	25.9	160.20	19.40	50	8.7	0.7	17.2	871.3	879.9	888.5																
30	23.4	220.42	40.42	20	7.4	1.3	14.2	895.8	902.9	910.0	25.09	16.95	3.78	0.42	1.25		3.93	7.3	8.0							
31	25.8	165.10	14.50	60	7.8	0.5	15.5	920.6	928.4	936.1																
32	31.3	182.54	2.54	400	10.1	0.1	20.2	949.5	959.6	969.7																
33	33.7	131.39	48.21	20	9.0	1.9	16.9	984.3	992.8	1001.2	36.11	17.25	5.64	0.90	0.95	0.30	3.75	8.0	7.0							
34	23.9	144.54	35.06	25	7.9	1.2	15.3	1008.2	1015.9	1023.5	22.42	22.20	4.46	0.44	1.00		3.56	7.0	8.0							
35	42.7	97.45	82.15	12	10.5	3.9	17.2	1047.8	1056.4	1065.0	77.22	9.85	7.89	2.77	0.35	1.90	3.28	8.0	0.3							
36	18.1	166.12	13.48	60	7.3	0.4	14.5	1065.3	1072.6	1079.8																
37	20.7	218.42	38.42	20	7.0	1.2	13.5	1086.2	1093.0	1099.7	23.09	16.95	3.47	0.35	1.25		3.90	6.4	1.8							
38	18.2	193.23	13.23	80	9.4	0.5	18.7	1101.5	1110.9	1120.2																
39	24.4	208.08	28.08	40	10.0	1.2	19.6	1125.2	1135.0	1144.8	21.48	37.70	7.26	0.69	0.50		2.81	5.0	3.2							
40	20.8	229.31	49.31	16.4	7.6	1.7	14.2	1148.0	1155.1	1162.2	30.45	13.10	3.60	0.49	1.50		4.51	3.2	0.0							
41	14.4	225.19	45.19	16.4	6.8	1.4	13.0	1162.2	1168.7	1175.2	26.33	13.10	3.09	0.36	1.50		4.34	0.0	8.0							
42	31.0	186.44	6.44	150	8.8	0.3	17.6	1190.6	1199.4	1208.2																
43	51.0	192.20	12.20	80	8.6	0.5	17.2	1241.8	1250.4	1259.0															EP=1260.0	
44	31.3	130.20	49.40	18	8.3	1.8	15.6	1273.4	1281.2	1289.0	31.08	14.70	4.09	0.56	1.50		4.54	8.0	8.0							

# 縦断面図

縮尺 縦=1:200  
横=1:2,000



勾配	盛土高	切土高	計画高	地盤高	追加距離	測点	曲線
-6.30		4.25	482.13	486.38		BP 640.0	IP 20 R=60
	2.89	2.92	480.88	483.80		660.0	IP 21 R=18
61.0	2.01		479.62	476.73		680.0	
	0.63		479.23	477.22	700.0	693.0	IP 22 R=12
10.88		3.45	481.74	485.19		720.0	IP 23 R=35
57.0		2.28	483.91	486.19		740.0	IP 24 R=18.6
		1.83	485.00	486.83	750.0	750.0	IP 25 R=18.6
		1.25	486.18	487.43		760.0	IP 26 R=27
11.82		4.32	488.55	492.87		780.0	IP 27 R=16
50.0		1.80	490.91	492.71	800.0	800.0	IP 28 R=17
		2.47	493.14	495.61		820.0	IP 29 R=50
11.15	0.57	1.90	495.37	497.27		840.0	IP 30 R=20
60.0		1.48	497.60	499.08		860.0	IP 31 R=60
			499.66	499.09	900.0	900.0	IP 32 R=400
10.30		4.00	501.72	505.72		920.0	IP 33 R=20
		1.83	503.78	505.61		940.0	IP 34 R=25
10.05		2.37	505.79	508.16		960.0	IP 35 R=12
		2.50	507.80	510.30		980.0	IP 36 R=60
40.0		4.42	509.14	513.56		1000.0	IP 37 R=20
			510.47	509.64	1000.0	1000.0	IP 38 R=80
10.70	0.83	2.32	512.61	514.93		1020.0	IP 39 R=40
		2.64	514.75	517.39		1040.0	IP 40 R=16.4
60.0		1.79	516.89	518.68		1060.0	IP 41 R=16.4
		2.21	518.93	521.14		1080.0	IP 42 R=150
10.20		0.78	520.97	521.75	1100.0	1100.0	
		0.23	523.01	523.24		1120.0	
10.36	0.17	1.59	525.08	524.91		1140.0	
		0.94	527.16	528.75		1160.0	
80.0		1.09	529.23	530.17	1200.0	1200.0	
		1.00	531.30	532.39		1220.0	
10.80		1.39	533.46	534.46		1240.0	IP 43 R=80
		2.14	535.62	537.01		1260.0	EP



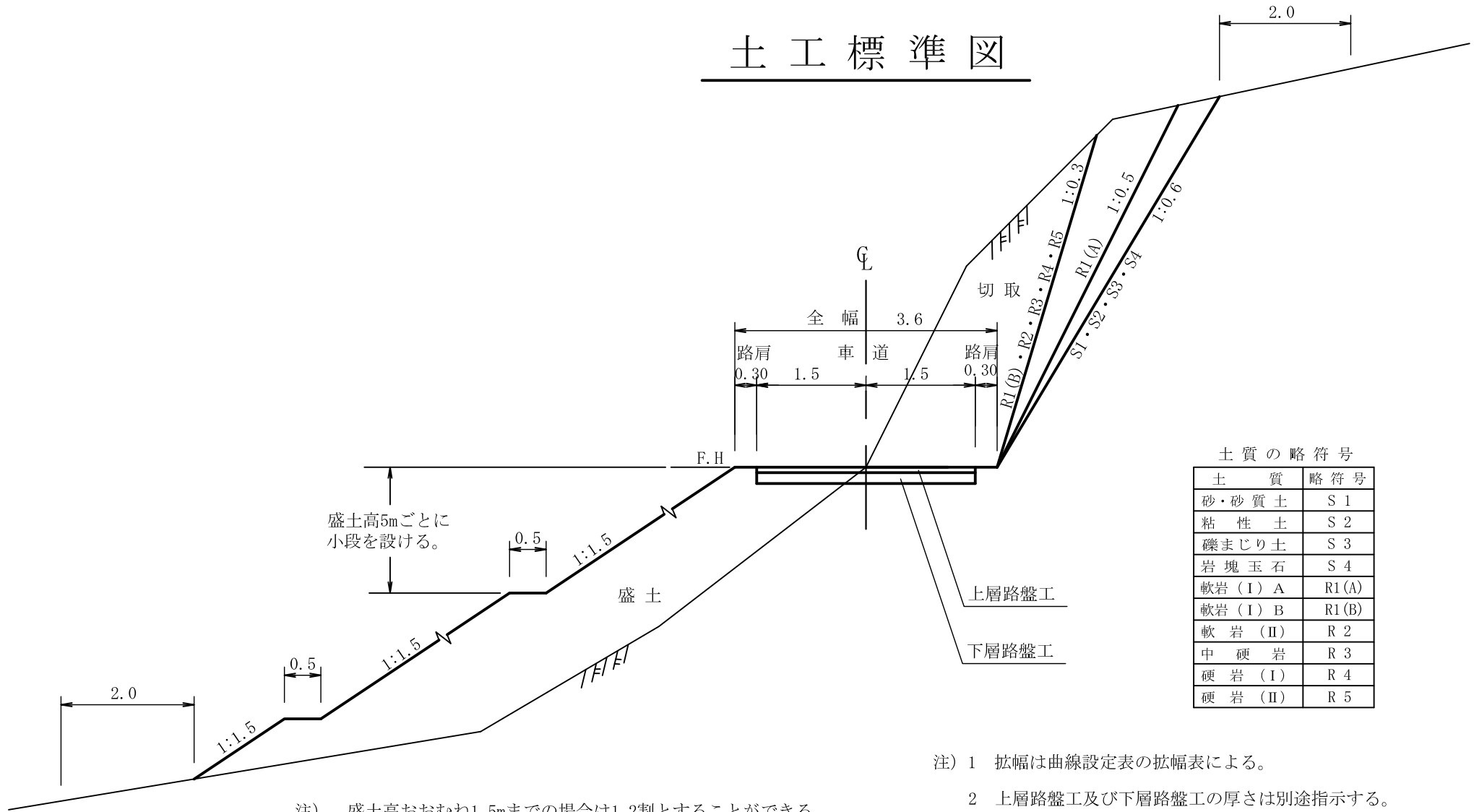


# 縦断計算表

測点	距離	追加距離	地盤高	計画高	切	盛	勾配	備考	測点	距離	追加距離	地盤高	計画高	切	盛	勾配	備考	
BC.29 871.3	3.3	871.3	500.68	498.76	1.92		10.30%		MC.34 1015.9	7.7	1015.9	516.85	512.17	4.68		10.70%		
877.0	5.7	877.0	499.15	499.35		0.20			1020.0	4.1	1020.0	514.93	512.61	2.32				
MC.29 879.9	2.9	879.9	499.08	499.65		0.57			1022.0	2.0	1022.0	514.49	512.82	1.67				
880.0	0.1	880.0	499.09	499.66		0.57			EC.34 1023.5	1.5	1023.5	514.75	512.98	1.77				
EC.29 888.5	8.5	888.5	502.85	500.54	2.31				1031.0	7.5	1031.0	517.55	513.79	3.76				
BC.30 895.8	7.3	895.8	506.05	501.29	4.76				1040.0	9.0	1040.0	517.39	514.75	2.64				
900.0	4.2	900.0	505.72	501.72	4.00				BC.35 1047.8	7.8	1047.8	516.63	515.58	1.05				
MC.30 902.9	2.9	902.9	505.44	502.02	3.42				MC.35 1056.4	8.6	1056.4	516.58	516.50	0.08				
EC.30 910.0	7.1	910.0	504.95	502.75	2.20				1060.0	3.6	1060.0	518.68	516.89	1.79				
920.0	10.0	920.0	505.61	503.78	1.83				EC.35 1065.0	5.0	1065.0	519.74	517.40	2.34				
BC.31 920.6	0.6	920.6	505.83	503.84	1.99		10.05%		BC.36 1065.3	0.3	1065.3	519.74	517.43	2.31			10.20%	
MC.31 928.4	7.8	928.4	507.91	504.62	3.29				MC.36 1072.6	7.3	1072.6	519.95	518.18	1.77				
EC.31 936.1	7.7	936.1	507.98	505.40	2.58				EC.36 1079.8	7.2	1079.8	521.07	518.91	2.16				
940.0	3.9	940.0	508.16	505.79	2.37				1080.0	0.2	1080.0	521.14	518.93	2.21				
BC.32 949.5	9.5	949.5	508.63	506.74	1.89				BC.37 1086.2	6.2	1086.2	521.89	519.56	2.33				
MC.32 959.6	10.1	959.6	510.01	507.76	2.25				MC.37 1093.0	6.8	1093.0	521.56	520.26	1.30				
960.0	0.4	960.0	510.30	507.80	2.50				EC.37 1099.7	6.7	1099.7	521.72	520.94	0.78				
EC.32 969.7	9.7	969.7	514.19	508.45	5.74				1100.0	0.3	1100.0	521.75	520.97	0.78				
976.0	6.3	976.0	514.91	508.87	6.04				BC.38 1101.5	1.5	1101.5	521.78	521.12	0.66				
980.0	4.0	980.0	513.56	509.14	4.42			6.68%		MC.38 1110.9	9.4	1110.9	522.52	522.08	0.44			
BC.33 984.3	4.3	984.3	512.19	509.42	2.77				1120.0	9.1	1120.0	523.24	523.01	0.23				
MC.33 992.8	8.5	992.8	509.08	509.99		0.91			EC.38 1120.2	0.2	1120.2	523.22	523.03	0.19				
996.0	3.2	996.0	507.52	510.20		2.68			BC.39 1125.2	5.0	1125.2	523.47	523.55		0.08			
1000.0	4.0	1000.0	509.64	510.47		0.83			MC.39 1135.0	9.8	1135.0	524.93	524.56	0.37				
EC.33 1001.2	1.2	1001.2	510.24	510.60		0.36			1140.0	5.0	1140.0	524.91	525.08		0.17			
BC.34 1008.2	7.0	1008.2	512.88	511.35	1.53		10.70%			EC.39 1144.8	4.8	1144.8	527.03	525.58	1.45			



# 土工標準図



土質の略符号

土質	略符号
砂・砂質土	S 1
粘性土	S 2
礫まじり土	S 3
岩塊玉石	S 4
軟岩 (I) A	R1 (A)
軟岩 (I) B	R1 (B)
軟岩 (II)	R 2
中硬岩	R 3
硬岩 (I)	R 4
硬岩 (II)	R 5

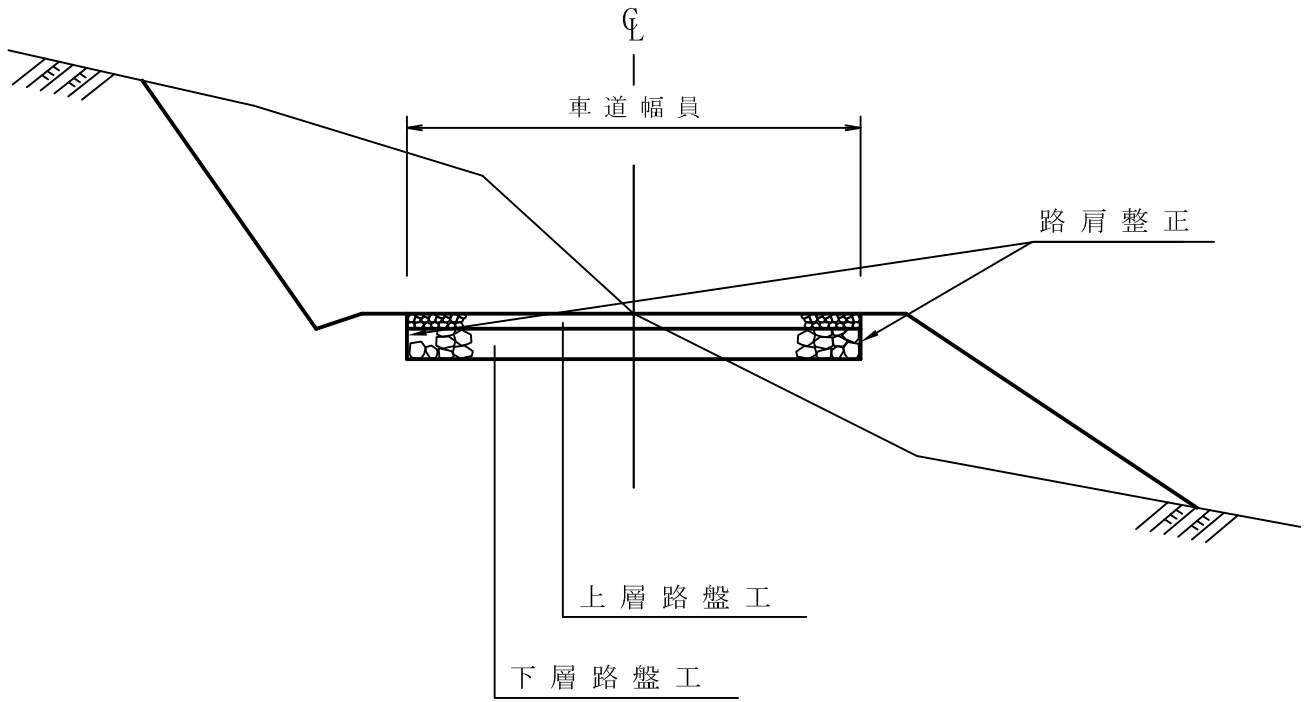
注) 盛土高おおむね1.5mまでの場合は1.2割とすることができる。

注) 1 拡幅は曲線設定表の拡幅表による。

2 上層路盤工及び下層路盤工の厚さは別途指示する。

# 路肩整正

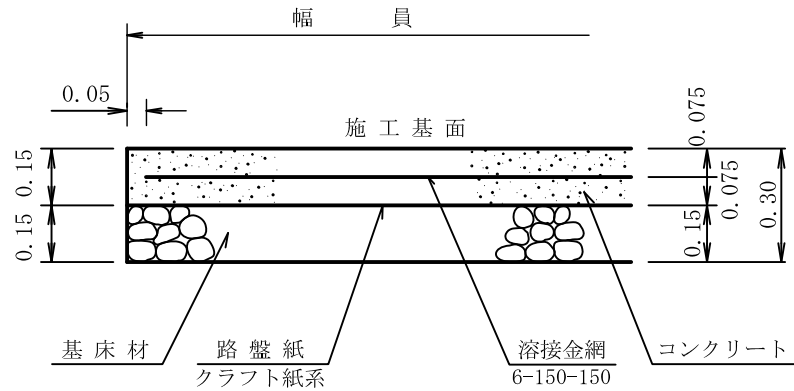
S=1:50



# コンクリート路面工標準図

S=1:free

## 側面図



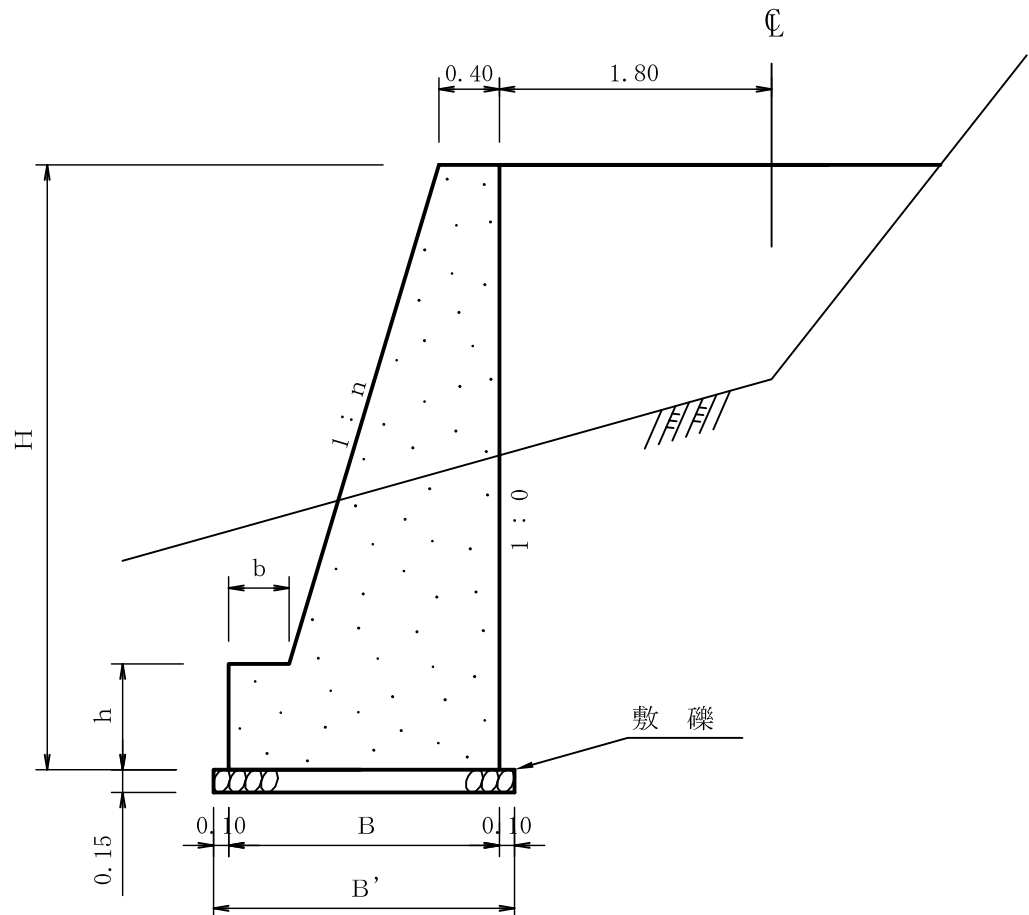
100m<sup>2</sup>当り

材 料 表		
名 称	数 量	品 質・規 格
コンクリート	15.00m <sup>3</sup>	21-8-25(40)
路 盤 紙	100.00m <sup>2</sup>	グラウト紙系
路 盤 工	15.00m <sup>3</sup>	クラッシュラン RC-40
溶 接 金 網	100.00m <sup>2</sup>	60*150*150
やむを得ず18-5-40を使用する場合は コンクリート厚0.20mとする。		

# 重力式コンクリート擁壁工

S=1:free

## GW-L-I



寸法表

設計区分 (b-S)

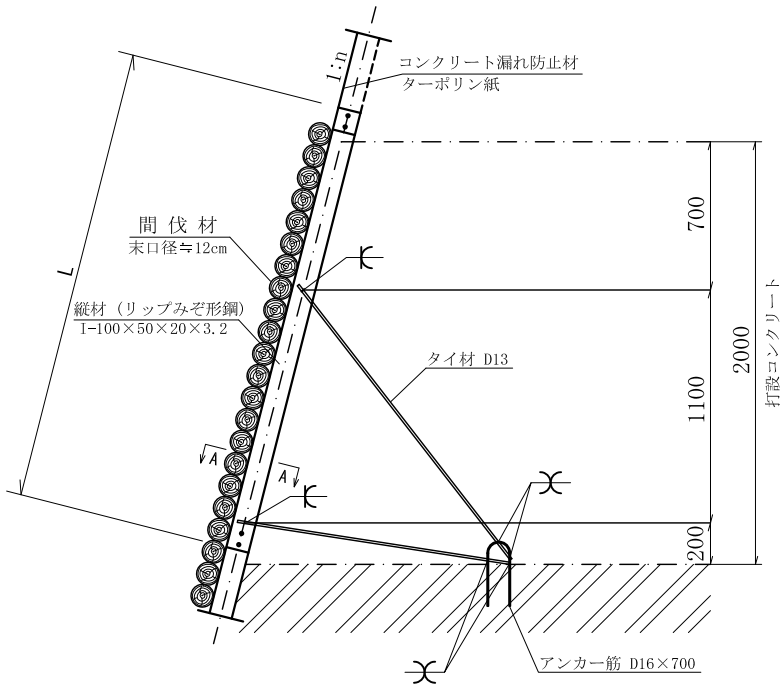
設計区分 (b-R)

H	n	B	b	h	B'	H	n	B	b	h
2.000	0.150	0.940	0.300	0.400	1.140	2.000	0.150	0.940	0.300	0.400
2.500	0.200	1.100	0.300	0.500	1.300	2.500	0.150	1.000	0.300	0.500
3.000	0.200	1.200	0.300	0.500	1.400	3.000	0.200	1.200	0.300	0.500
3.500	0.200	1.380	0.400	0.600	1.580	3.500	0.200	1.300	0.300	0.500
4.000	0.200	1.530	0.450	0.600	1.730	4.000	0.200	1.450	0.350	0.500
4.500	0.250	1.800	0.450	0.700	2.000	4.500	0.250	1.750	0.350	0.500
5.000	0.250	1.900	0.450	0.800	2.100	5.000	0.250	1.850	0.350	0.600
5.500	0.300	2.260	0.450	0.800	2.460	5.500	0.250	2.000	0.400	0.700
6.000	0.300	2.410	0.450	0.800	2.610	6.000	0.250	2.100	0.400	0.800
6.500	0.300	2.560	0.450	0.800	2.760	6.500	0.250	2.200	0.400	0.900
7.000	0.300	2.710	0.450	0.800	2.910	7.000	0.250	2.450	0.550	1.000
7.500	0.300	2.860	0.450	0.800	3.060	7.500	0.250	2.600	0.600	1.100
8.000	0.300	2.980	0.450	0.900	3.180	8.000	0.250	2.750	0.650	1.200

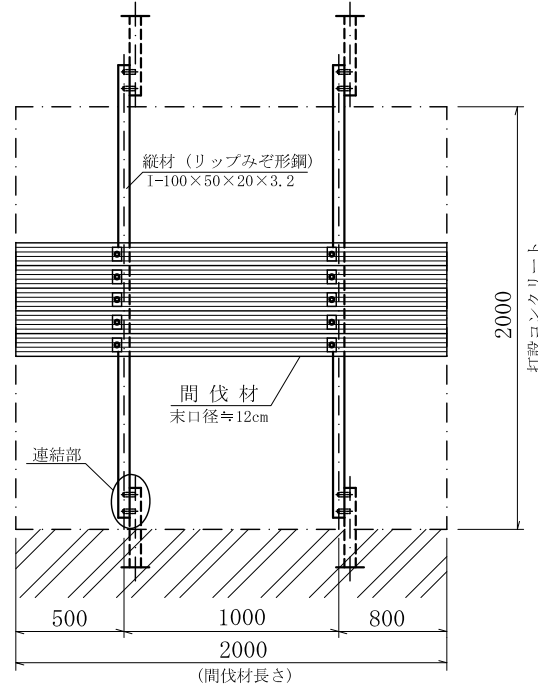
註) b-Rの場合は敷礫は設計しない。

# 小径丸太型枠工標準図

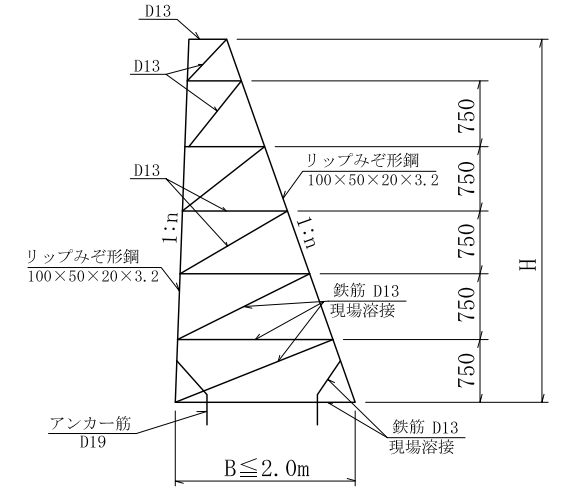
鉛直断面



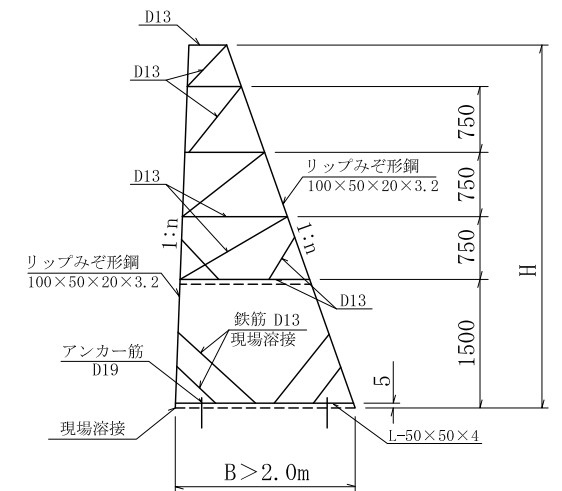
正面



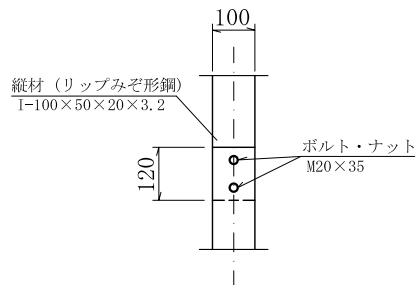
タイプ-1



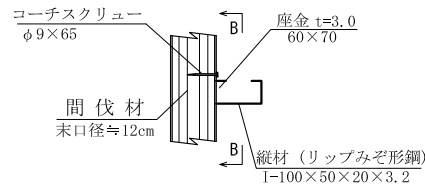
タイプ-2



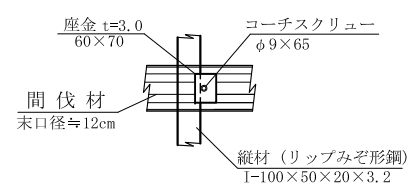
連結部詳細



A-A 断面



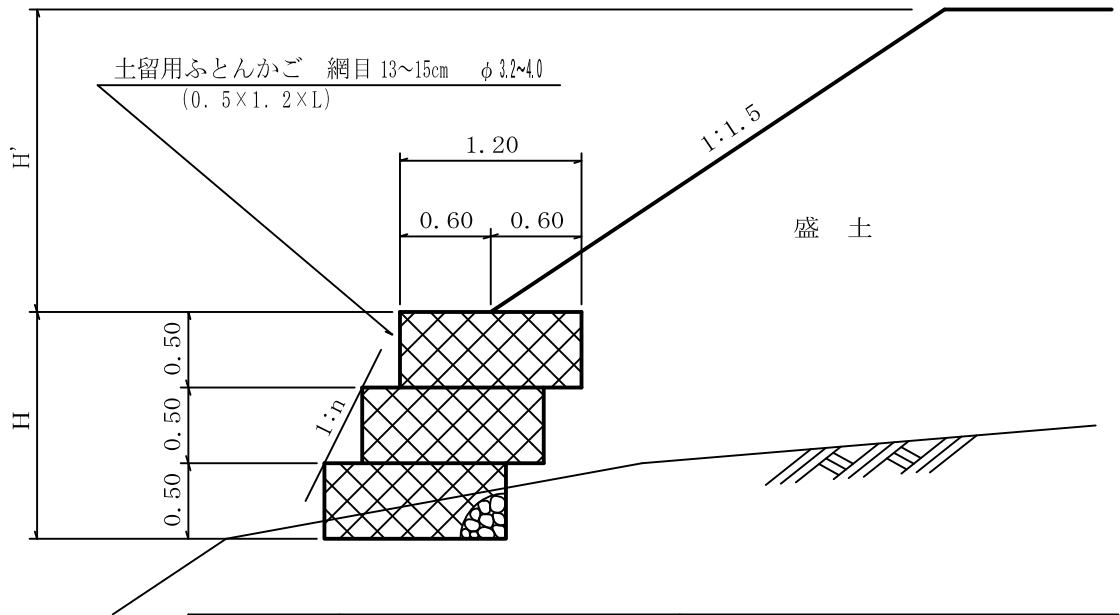
B-B 断面



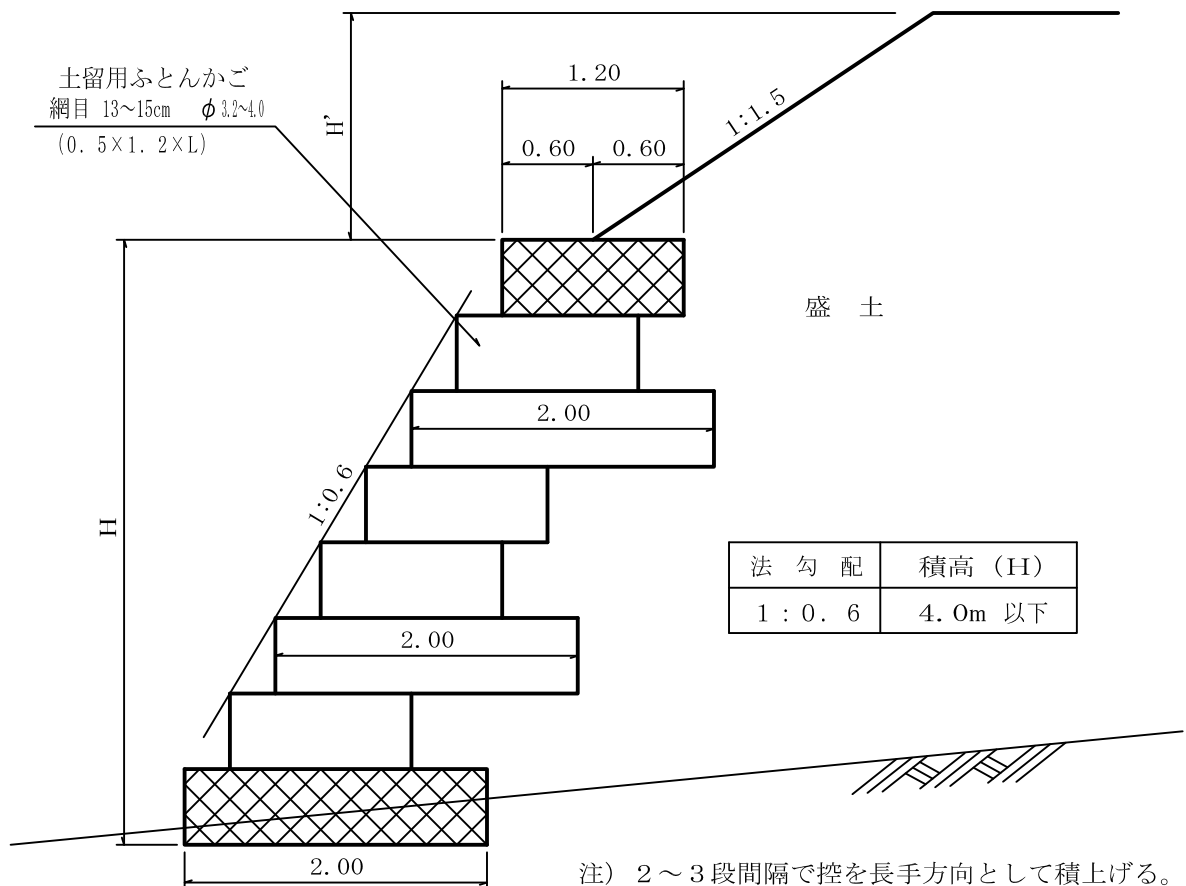
# ふとんかご工

S=1:50

## 側面図



法 勾 配	盛土高 (H') 2.0m以下	盛土高 (H') 2.0mを超える場合
1 : 0.4	積高 (H) 2.0m 以下	積高 (H) 1.0m 以下
1 : 0.5	" 2.5m "	" 2.0m "
1 : 0.6	" 3.5m "	" 2.5m "



法 勾 配	積高 (H)
1 : 0.6	4.0m 以下

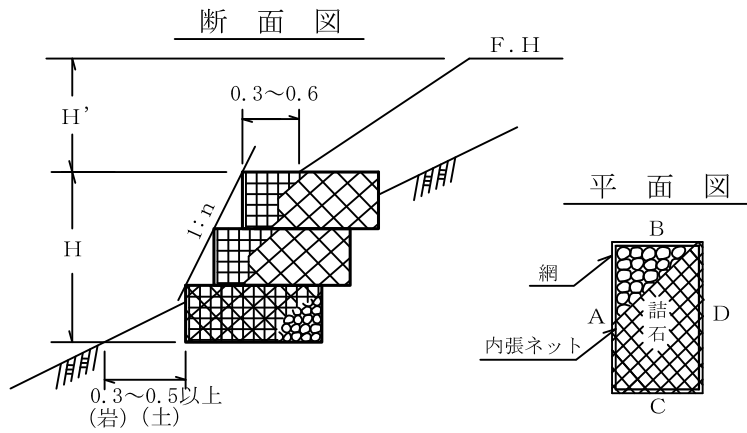
注) 2~3段間隔で控を長手方向として積上げる。



# 二重フトン籠工等標準図

適用 ○ 二重フトン籠工

(単位：m)



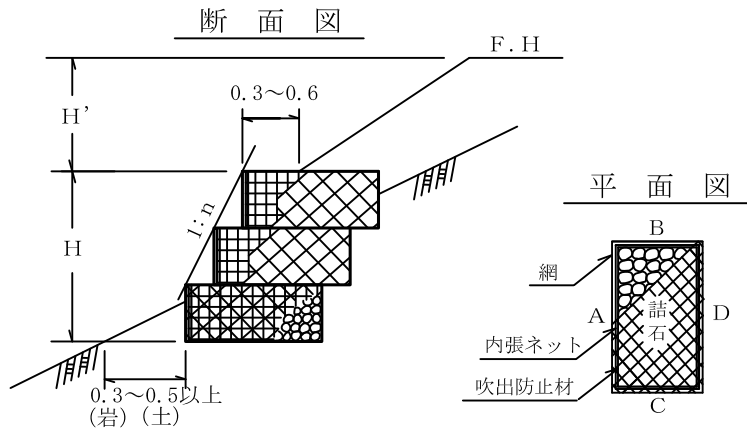
材 料 表		
名 称	適用	規格・寸法
フトン籠	寸法	2.0×1.2×0.5 m
	網目	13 cm
内張ネット	網線	亜鉛引鉄線 4.0mm
	高さ	48cm程度、目合10~21
詰 石		現採 300~0
		クラッシャーランRC-40
内張ネット設置面		三面(A+B+C)
		四面(A+B+C+D)

注) H' 及びHとn (法勾配) の関係 (H'=0.5m以上を標準とする。)

H' ≤ 2.0 m	n	H (m)	H' > 2.0 m	n	H (m)
	1:0.4	2.0		1:0.4	1.0
	1:0.5	2.5		1:0.5	2.0
	1:0.6	3.5		1:0.6	2.5

適用 二重フトン籠工 (吸出防止材付き)

(単位：m)



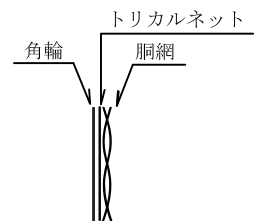
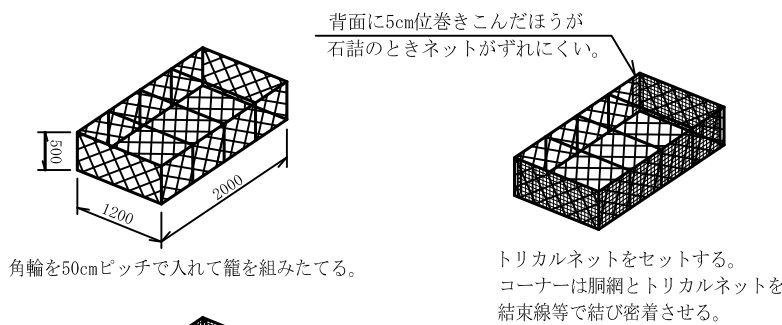
材 料 表		
名 称	適用	規格・寸法
フトン籠	寸法	2.0×1.2×0.5 m
	網目	13 cm
内張ネット	網線	亜鉛引鉄線 4.0mm
	高さ	48cm程度、目合10~21
吸出防止材		厚さ1cm、高さ43cm程度
詰 石		現採 300~0
		クラッシャーランRC-40
内張ネット及び吸出防止材設置面		三面(A+B+C)
		四面(A+B+C+D)

注) H' 及びHとn (法勾配) の関係 (H'=0.5m以上を標準とする。)

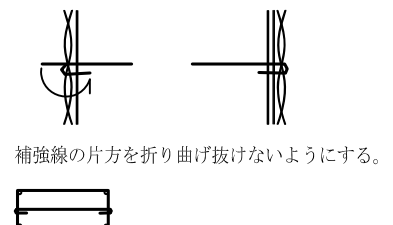
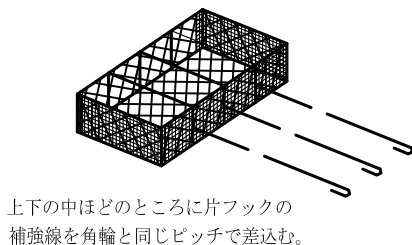
H' ≤ 2.0 m	n	H (m)	H' > 2.0 m	n	H (m)
	1:0.4	2.0		1:0.4	1.0
	1:0.5	2.5		1:0.5	2.0
	1:0.6	3.5		1:0.6	2.5

適用 二重フトン籠組み立て工

(単位：mm)



前面では角輪と胴網の間にトリカルネットを入れる。



# ヒューム管基礎工標準図

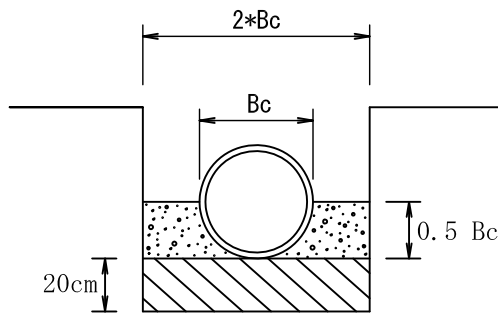
適用

○

ヒューム管砂基礎（支持角 $90^\circ$ ）

（単位：cm）

断面図



または管外形の1/5の大きい方の値

材 料 表		
名 称	適用	品 質 ・ 規 格
砂 礫		クラッシュランRC-40

90° 砂基礎：掘削面に20cmと管外形の1/5の大きい方の値以上の砂または砂礫を敷きならし、その上に管を置き管の下半分(0.5Bc)を砂礫等で十分締め固める。

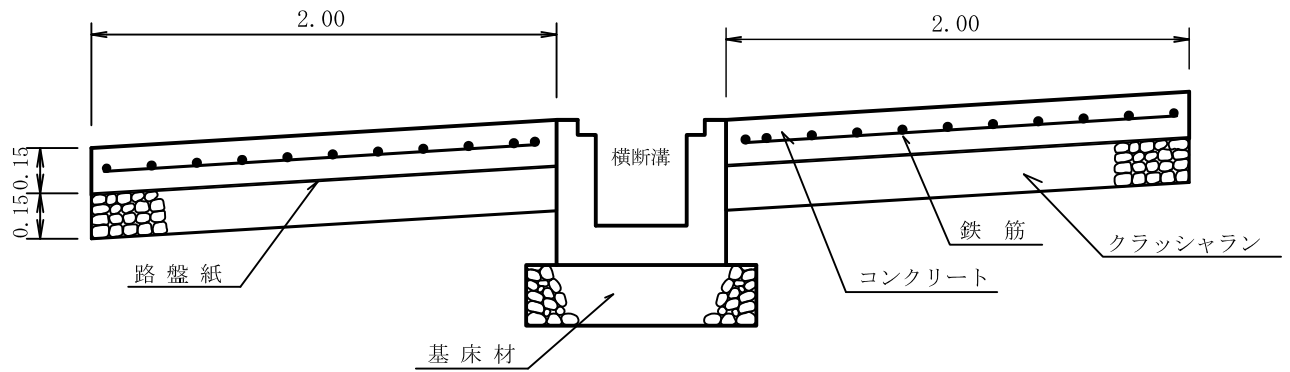
適用

# 横断溝補強工標準図

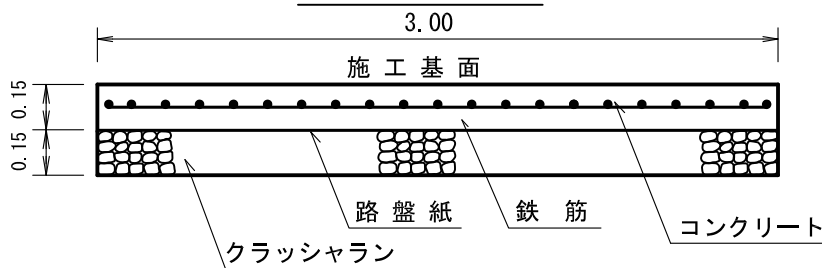
(30° 斜角設置コンクリート舗装W=3.0)

断面図 (A-B)

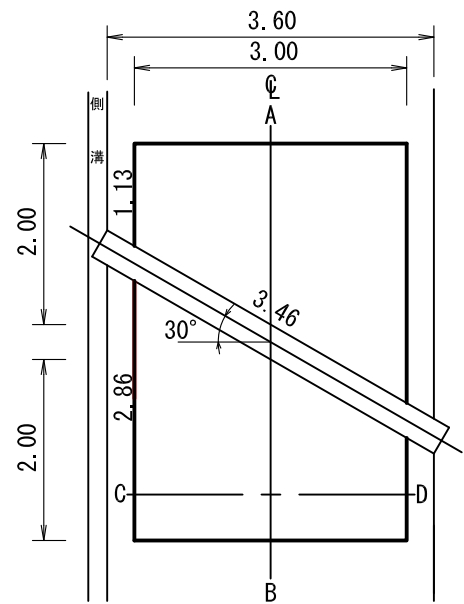
(単位:m)



断面図 (C-D)

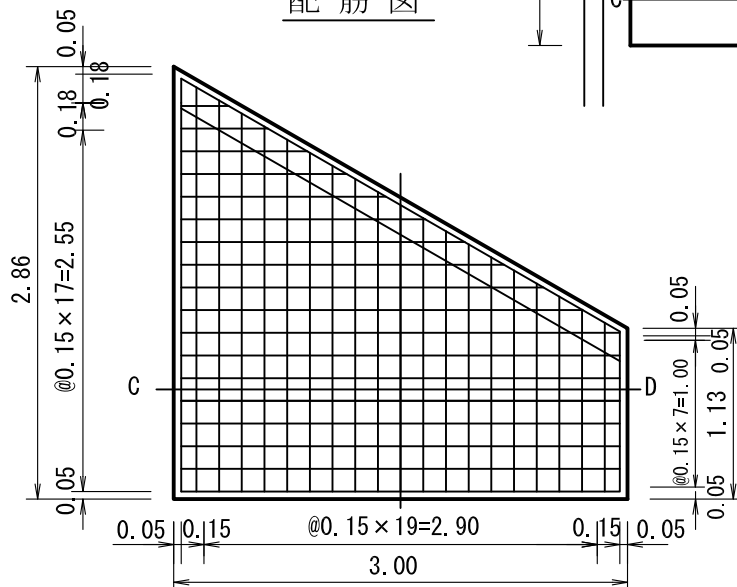


平面図



材 料 表		
名 称	適 用	品 質・規 格
コンクリート	○	21-8-25(40)
路 盤 紙	○	グラウト紙系
路 盤 工	○	クラッシュラン RC-40
溶 接 金 網	○	6*150*150
やむを得ず18-5-40を使用する場合は コンクリート厚0.20mとする。		

配筋図

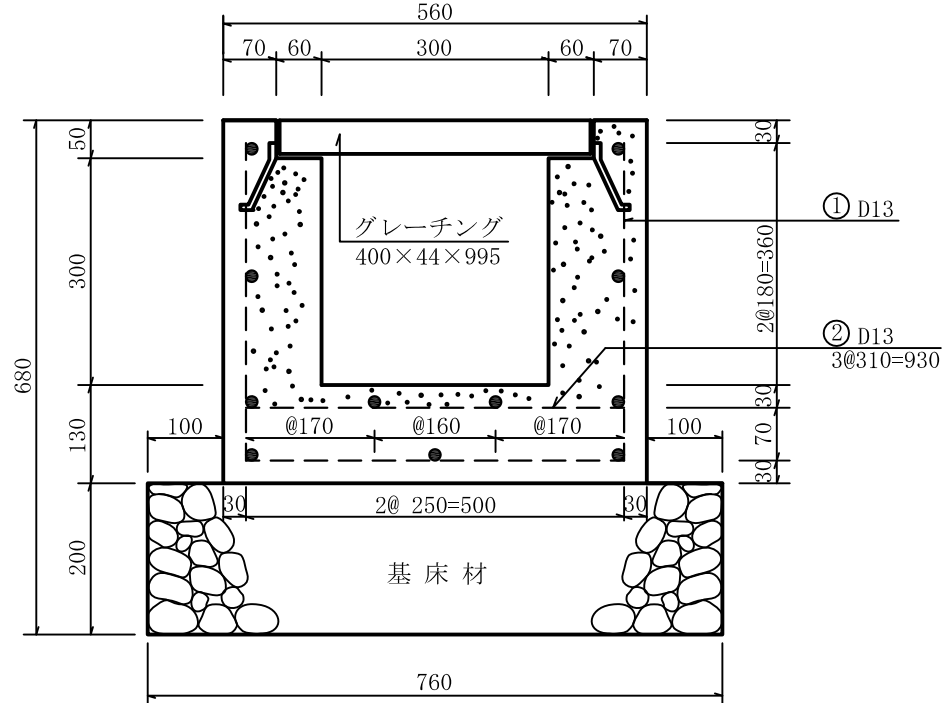


# 横断溝標準図

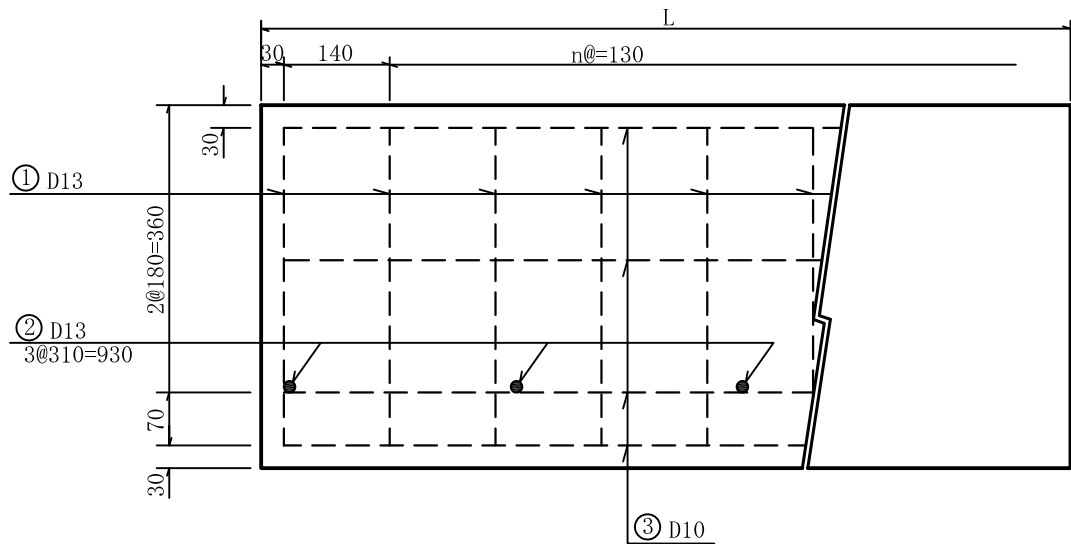
(グレーチング 300×300)

S = 1 : 10 (単位mm)

## 正面図



## 側面図



### 材料表

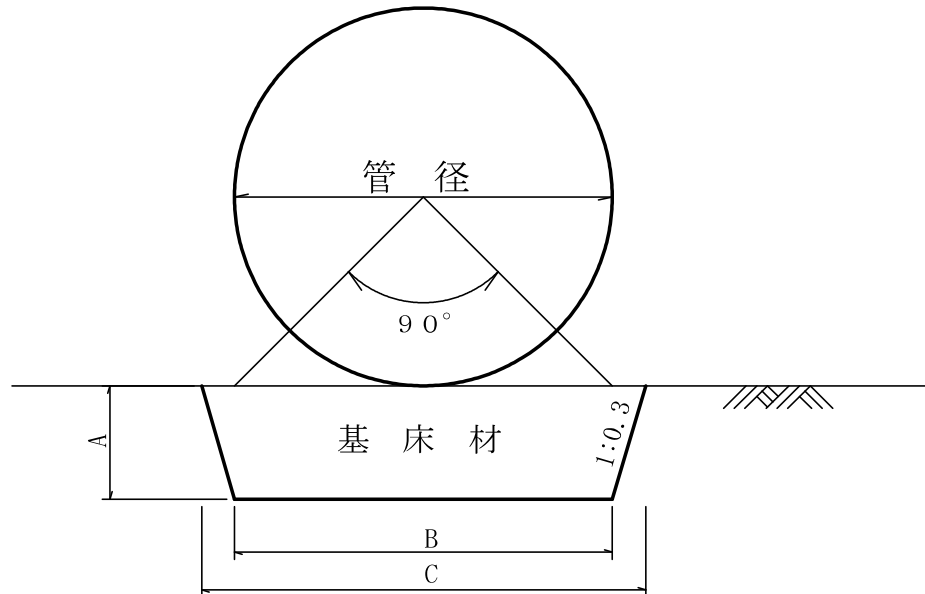
1 m 当たり

種別	コンクリート	基礎材	型枠	鉄筋	床掘
数量	0.158 m <sup>3</sup>	0.15 m <sup>3</sup>	1.66 m <sup>2</sup>	18 kg	0.6 m <sup>3</sup>

# 管渠埋設標準図

S=1:free

(コルゲートパイプ)



## 突出型

管径 (mm)	寸法			基礎材 m <sup>3</sup> /10m	基礎施工面積 m <sup>2</sup> /10m	基面整正 m <sup>2</sup> /10m
	A	B	C			
I φ 600	0.20	0.60	0.72	1.3	7.2	6.0
I φ 800	0.20	0.80	0.92	1.7	9.2	8.0
I φ 1000	0.30	1.00	1.18	3.3	16.4	10.0
I φ 1200	0.30	1.20	1.38	3.9	19.3	12.0
I φ 1350	0.30	1.35	1.53	4.3	21.4	13.5
I φ 1500	0.30	1.50	1.68	4.8	23.6	15.0
I φ 1650	0.30	1.65	1.83	5.2	25.7	16.5
I φ 1800	0.30	1.80	1.98	5.7	27.9	18.0
II φ 1500	0.30	1.50	1.68	4.8	23.6	15.0
II φ 1750	0.30	1.85	1.93	5.5	27.2	17.5
II φ 2000	0.40	2.00	2.24	8.5	43.6	20.0
II φ 2500	0.50	2.50	2.80	13.3	65.8	25.0
II φ 3500	0.70	3.50	3.92	26.0	129.3	35.0
II φ 4000	0.80	4.00	4.48	33.9	172.0	40.0
II φ 4500	0.90	4.50	5.04	42.9	213.9	45.0

## 半溝型

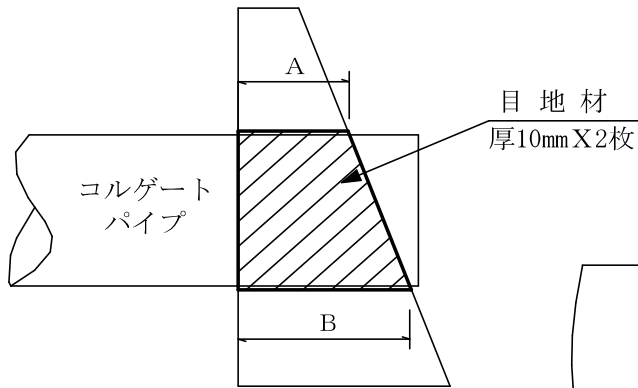
管径 (mm)	寸法			基礎材 m <sup>3</sup> /10m	基礎施工面積 m <sup>2</sup> /10m	基面整正 m <sup>2</sup> /10m
	A	B	C			
I φ 600	0.20	0.60	0.72	1.3	7.2	6.0
I φ 800	0.20	0.80	0.92	1.7	9.2	8.0
I φ 1000	0.30	1.00	1.18	3.3	16.4	10.0
I φ 1200	0.30	1.20	1.38	3.9	19.3	12.0
I φ 1350	0.30	1.35	1.53	4.3	21.4	13.5
I φ 1500	0.30	1.50	1.68	4.8	23.6	15.0
I φ 1650	0.30	1.65	1.83	5.2	25.7	16.5
I φ 1800	0.30	1.80	1.98	5.7	27.9	18.0
II φ 1500	0.30	1.50	1.68	4.8	23.6	15.0
II φ 1750	0.30	1.85	1.93	5.5	27.2	17.5
II φ 2000	0.40	2.00	2.24	8.5	43.6	20.0
II φ 2500	0.50	2.50	2.80	13.3	65.8	25.0
II φ 3500	0.70	3.50	3.92	26.0	129.3	35.0
II φ 4000	0.80	4.00	4.48	33.9	172.0	40.0
II φ 4500	0.90	4.50	5.04	42.9	213.9	45.0

この寸法は、普通地盤のものであり、岩及び軟弱地盤の場合は、別途計算による。

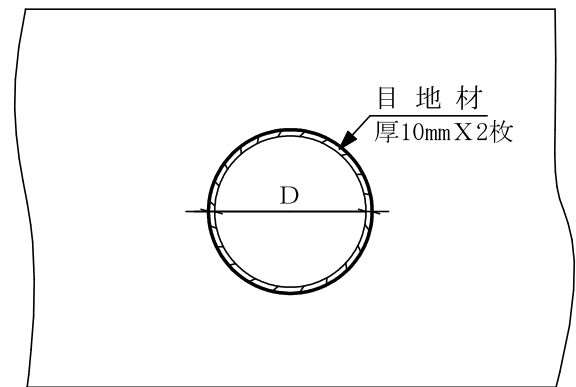
# コルゲートパイプ施工標準図

## 構造物との縁切りの方法

断面図



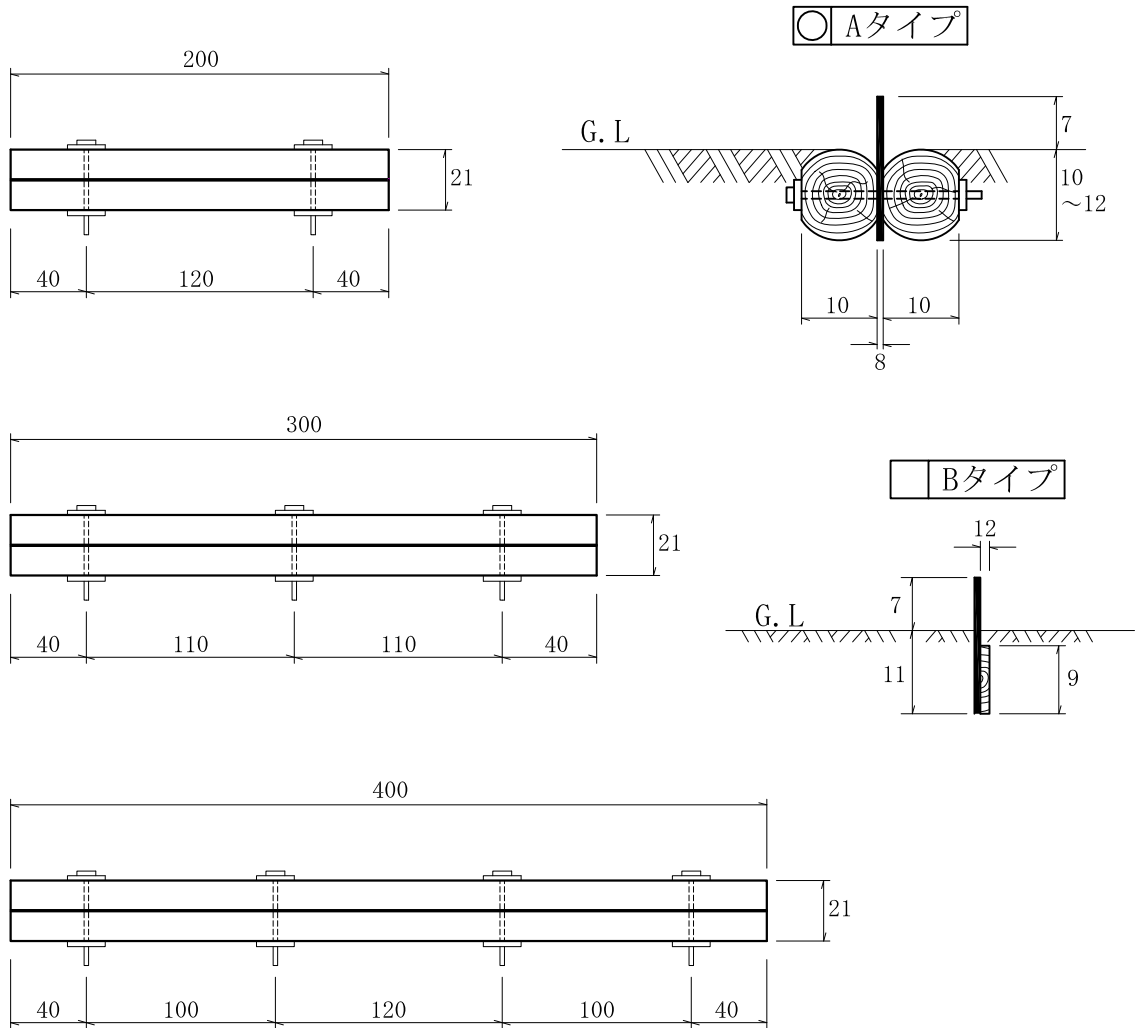
正面図



適用

# 木製路面排水工

(単位:cm)



材 料 表

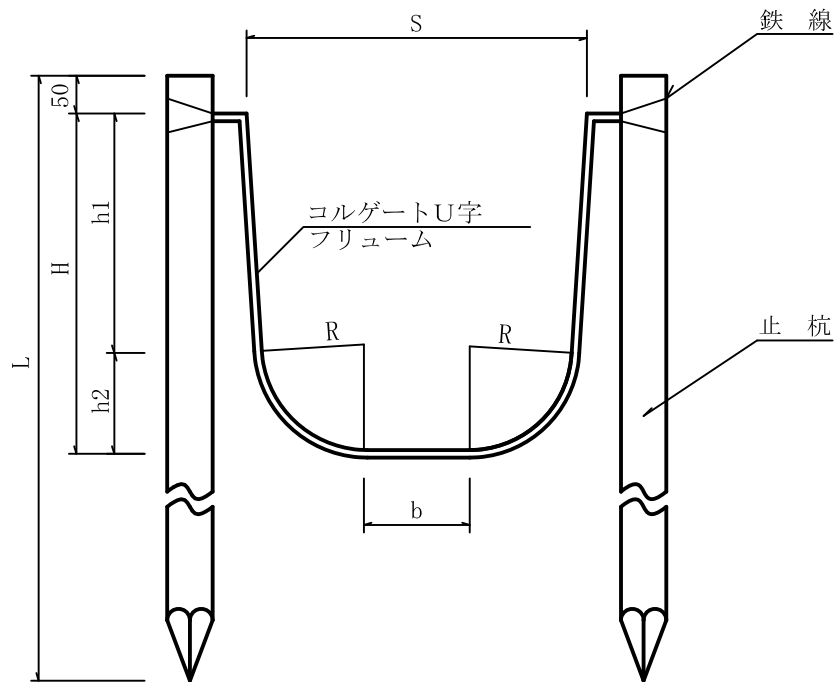
(10m当たり)

名 称	単 位	数 量	摘 要
普通作業員	人	0.38	据付け、小運搬を含む
床 掘	m <sup>3</sup>	0.48	必要に応じて計上する

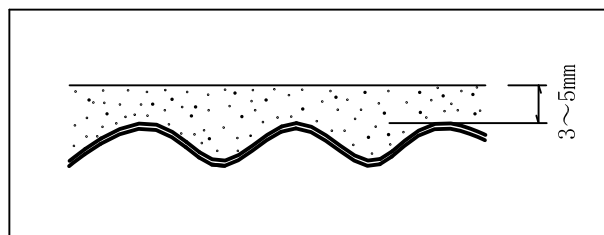
# コルゲートU字フリューム

S=1:free

断面図



ペーピング加工図



寸法表

種別	S	H	R	h1	h2	b	L
A- 350*350	350	350	140	217	133	50	1000
A- 400*400	400	400	140	267	133	95	1000
A- 500*500	500	500	140	367	133	185	1000
A- 600*600	600	600	140	467	133	275	1200
A- 700*700	700	700	140	567	133	365	1200
B- 800*450	800	450	250	213	237	279	1000
B- 800*750	800	750	250	513	237	249	1400
B- 900*800	900	800	250	563	237	344	1400
B-1000*600	1000	600	250	363	237	464	1200
B-1000*850	1000	850	250	613	237	439	1400

材料表

10m当たり

名称	規格・寸法	数量	単位	備考
コルゲートU字フリューム		10.00	m	
止杭	末口径9cm長さ1.0m~1.4m	13.3	本	1.5m間隔で設置
鉄線	#10	0.66	kg	



# 路盤排水工等標準図

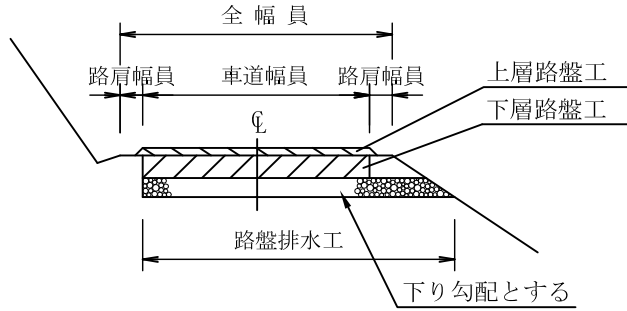
適用

○

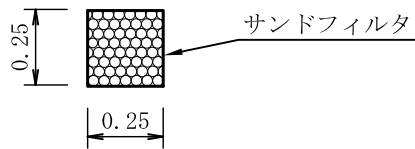
## 路盤排水工 A

(単位：m)

側面図



断面図



材 料 表		
名 称	適用	品 質 ・ 規 格
サンドマット		サンドフィルタ 厚10mm
中 詰	○	クラッシュランRC-40
		現採 150~0

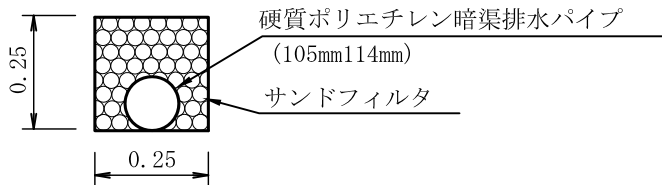
適用

## 路盤排水工 B

(単位：m)

断面図

路盤排水工 B



材 料 表		
名 称	適用	品 質 ・ 規 格
パイプ		硬質ポリエチレン
中 詰		クラッシュランRC-40
		現採 150~0

注) 路床が粘性土などの場合に適用する。

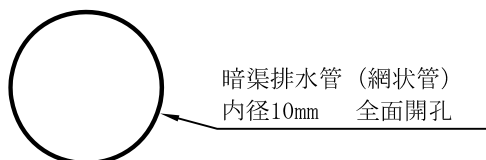
適用

## 路盤排水工 C

(単位：m)

断面図

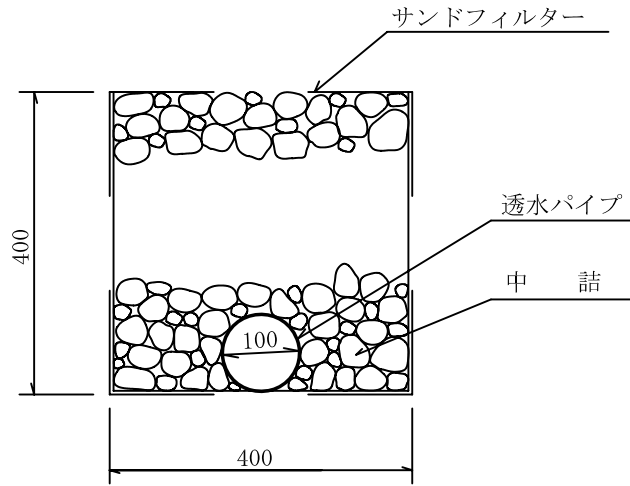
路盤排水工 C



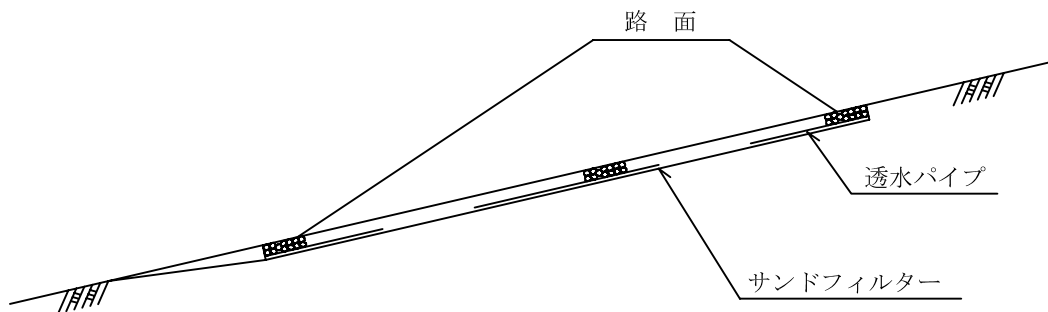
# パイプ暗渠排水工標準図(400×400)

(単位:mm)

断面図



側面図



材料表

名称	適用	規格・寸法
透水パイプ		塩化ビニール有孔管 φ100
サンドマット		サンドフィルター 厚10
中詰	○	クラッシュラン RC-40
		現採(径150)
現採:現地発生材等から採取		

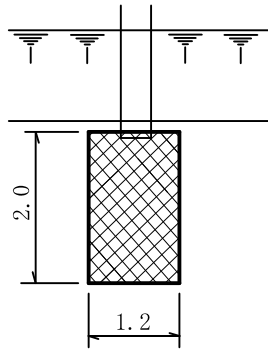
# 流末処理工施工標準図

(単位：m)

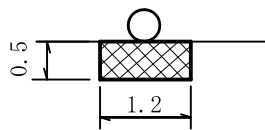
適用

フトン籠 1 本

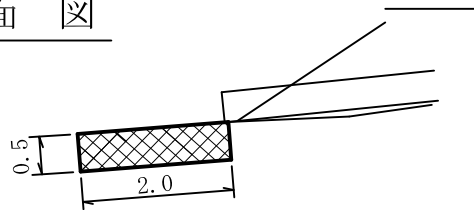
平面図



断面図



側面図



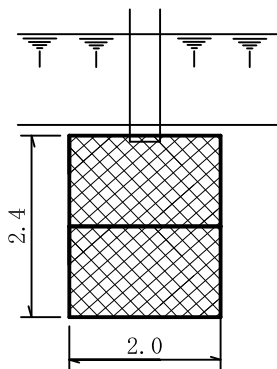
材 料 表

名 称	適用	規格・寸法
フトン籠		寸法：2.0×1.2×0.5m
		網目：15cm
		網線：亜鉛引鉄線φ4.0
詰 石	○	玉石 径 20cm程度
		現採 径 20cm程度
現 採：現地発生材等から採取		

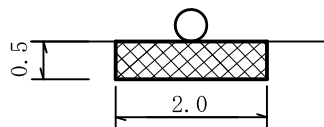
適用

○ フトン籠 2 本

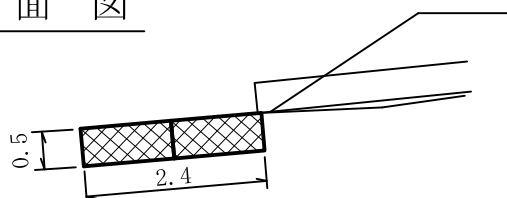
平面図



断面図



側面図



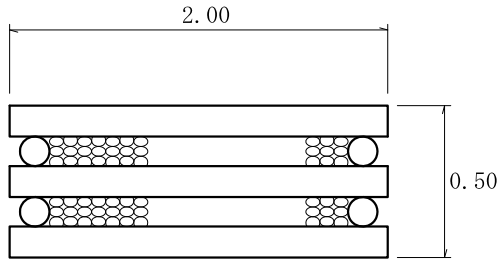
材 料 表

名 称	適用	規格・寸法
フトン籠		寸法：2.0×1.2×0.5m
		網目：15cm
		網線：亜鉛引鉄線φ4.0
詰 石	○	玉石 径 20cm程度
		現採 径 20cm程度
現 採：現地発生材等から採取		

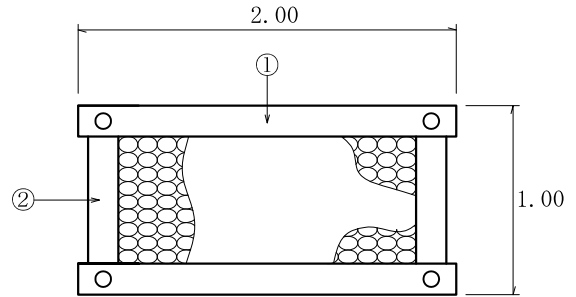
# 丸太水叩工(蓋無)

(単位:m)

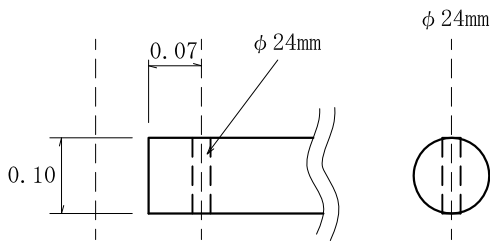
正面図



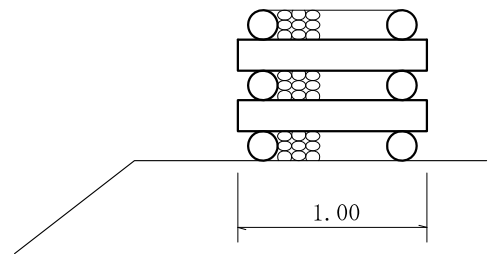
平面図



丸太詳細図



側面図



材料表

(1基当たり)

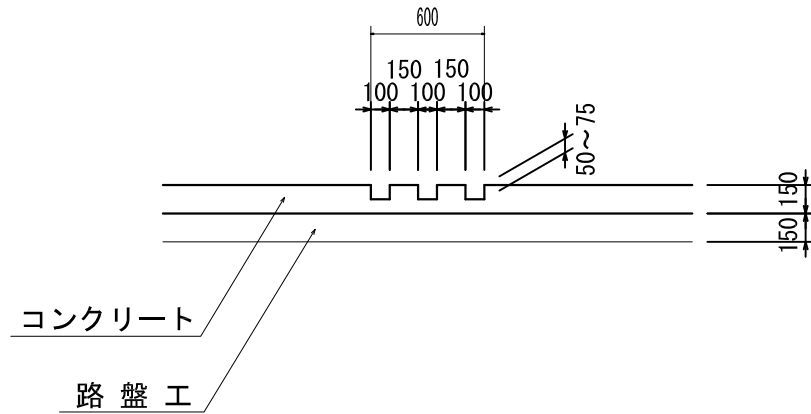
名称	形状・寸法	単位	数量	備考
丸太(横木)	末口径8~12cm 長さ2.0m	本	6	①
丸太(控木)	末口径8~12cm 長さ1.0m	本	4	②
ボルト	φ 16mm 長さ530mm 座金含む	本	4	
中詰材	石礫	m <sup>3</sup>	0.72	詰石径5~50cm程度
世話役		人	0.03	
普通作業員		人	0.30	小運搬、組立等一切
諸雑費		%	2.00	

- 備考
1. 溝渠類の水叩に使用する。
  2. 施工箇所によっては、必要に応じ止杭を設ける。
  3. 諸雑費は、ドリル、モンキーレンチ等の損料であり労務費の合計額に上表の諸雑費率を乗じて得た金額を上限として計上する。

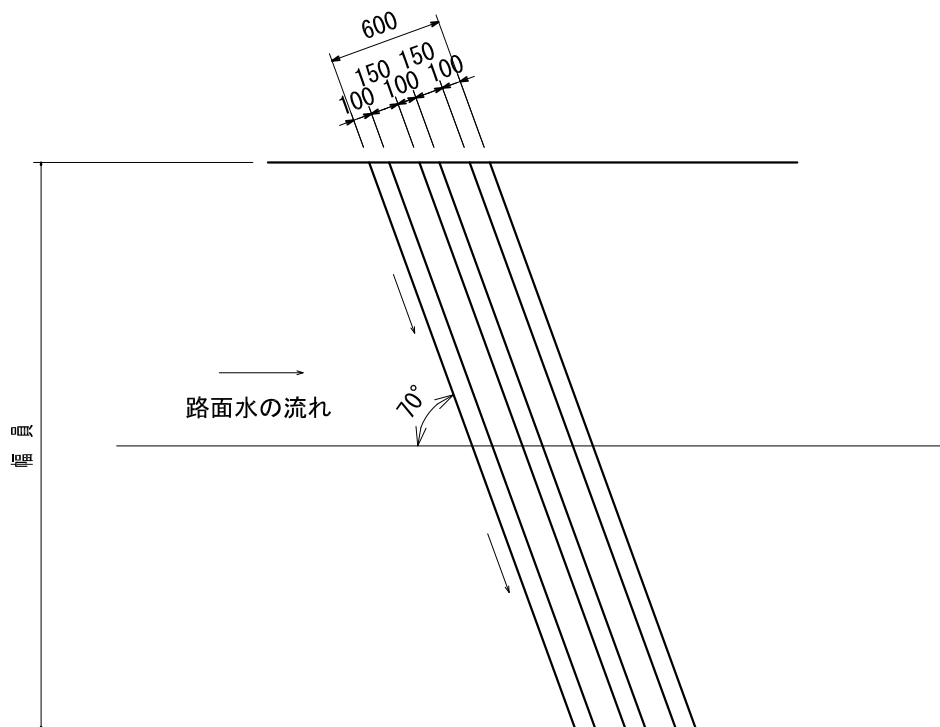
# コンクリート路面排水溝標準図

S=1 : free

正面図



平面図



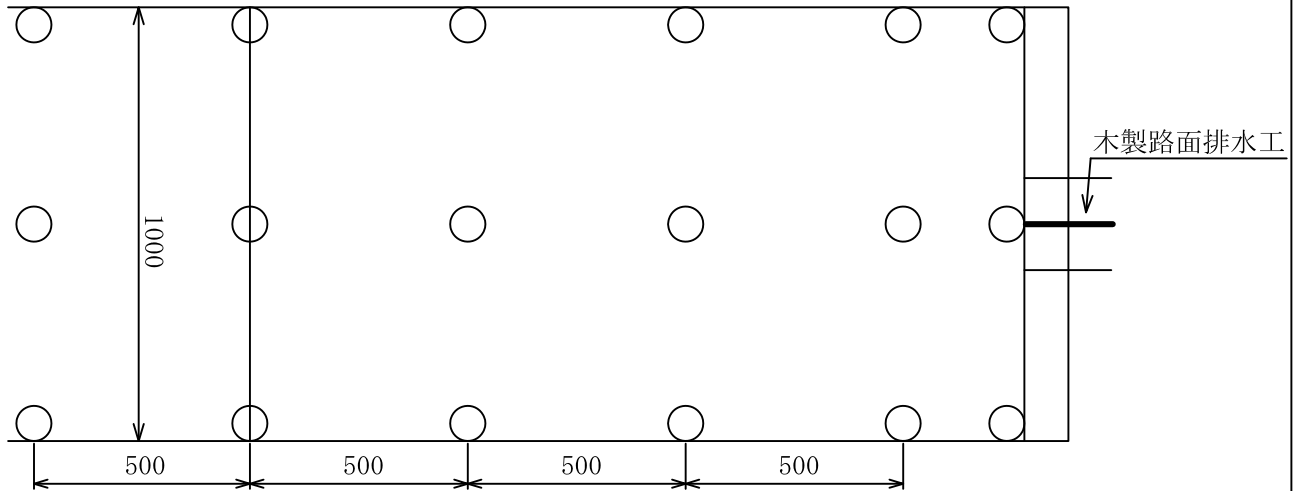
- 注) 1. 排水溝の施工はコンクリート路面工と同時施工を原則とする。  
2. 排水溝の型枠は、角材(10cm)を使用することが望ましい。  
3. 排水溝の本数は3本を標準とするが、必要に応じて増減することができる。

# 全面客土入り厚層植生マット流末処理工 厚-20 標準図

縦張り

S=1:free(単位mm)

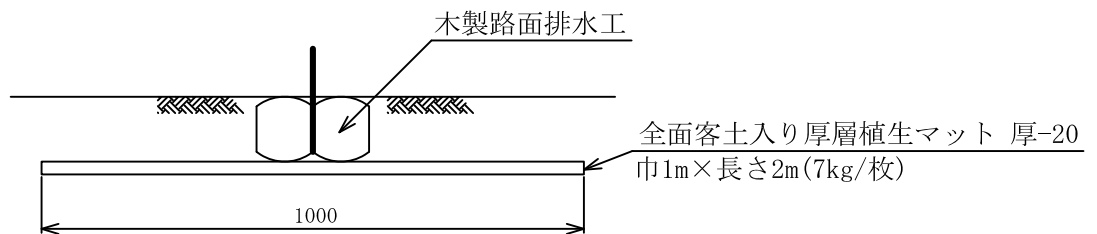
平面図



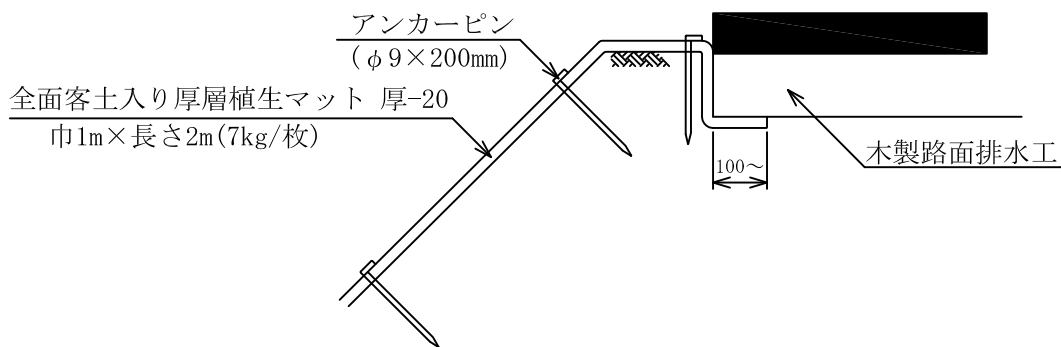
— :埋設部

○印:アンカーピン φ9×200mm

断面図 1



断面図 2



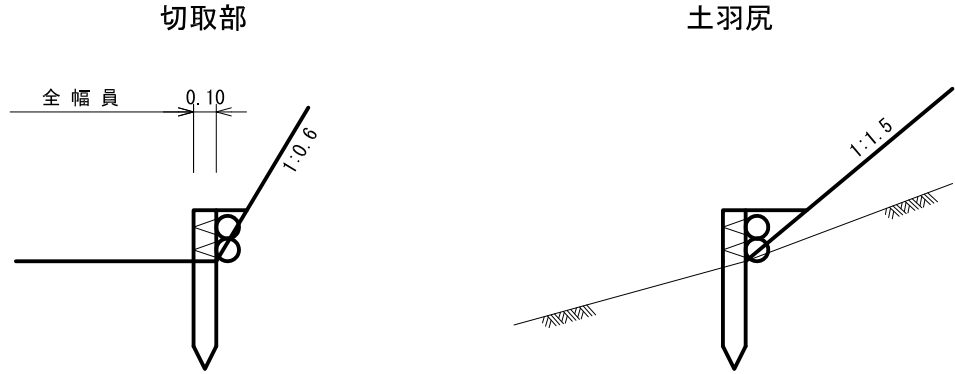
10m当たり材料明細書

種別	規格・寸法	ロス率	数量	単位	摘要
全面客土入り厚層植生マット	厚-20 巾1m×長さ2m 全面客土入り	+13%	11.3	m <sup>2</sup>	法面状況によりロス率の補正を行ってください
アンカーピン	φ9×200mm		63.0	本	

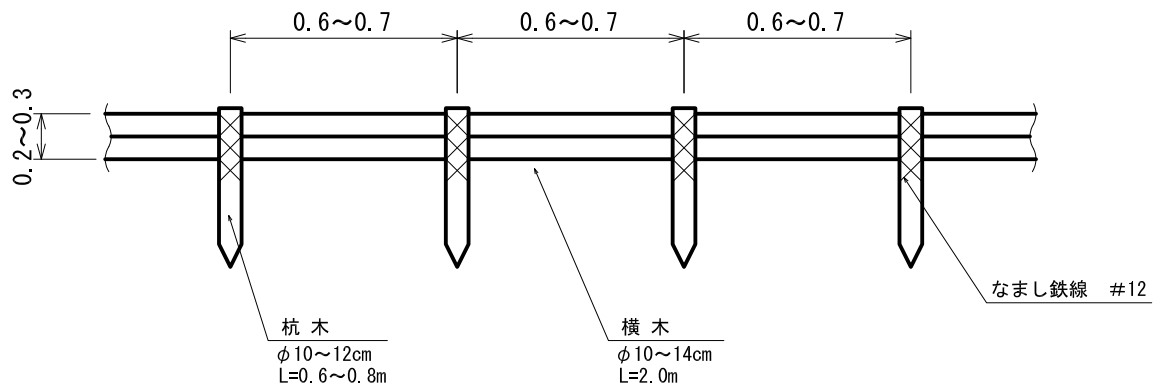
# 丸太筋工

S=1:Free

側面図



正面図



材料表

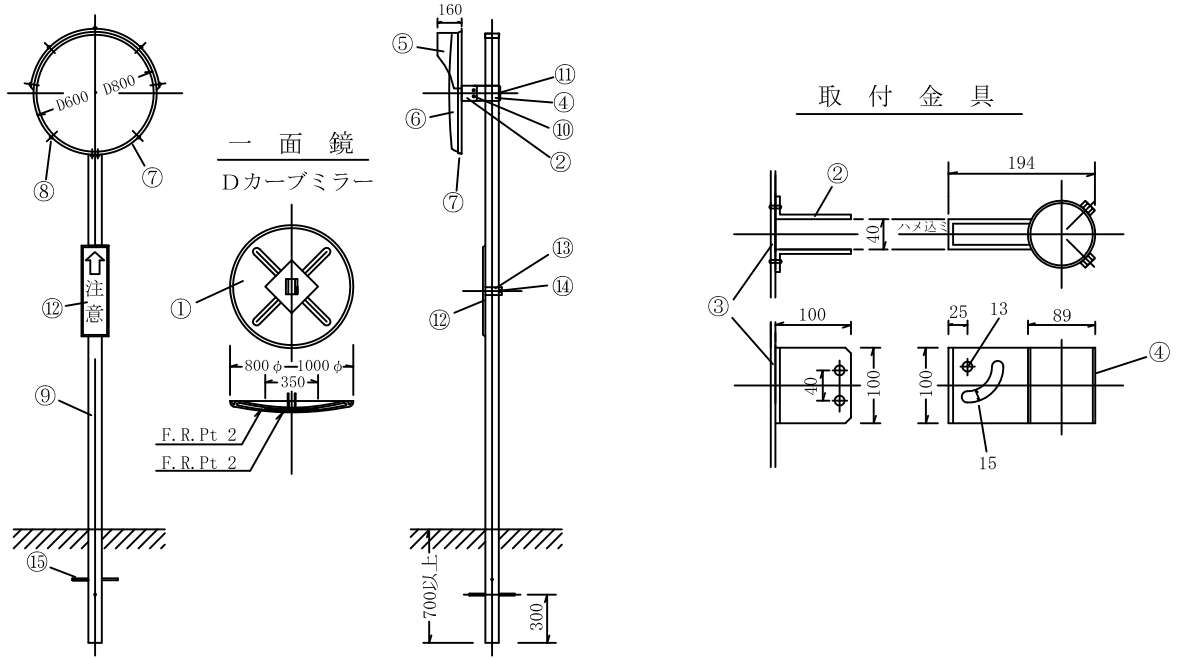
(10m当たり)

名称	規格・寸法	数量	備考
横木	末口径 0.10×2.00長	10本	
止め杭	末口径 0.10×0.6~0.7長	15本	

# カーブミラー施工標準図

## カーブミラーの構造

(単位: mm)

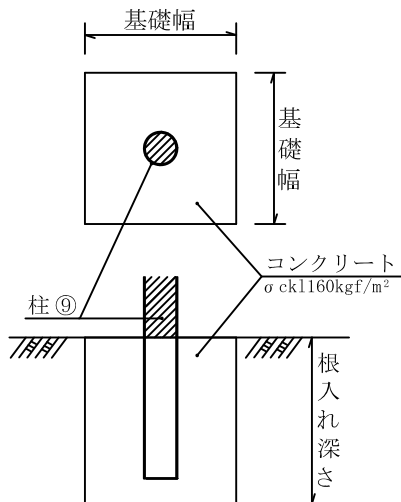


カーブミラー (D=600、D=800) 材料表

符号	部 品 名	所要数量	加 工	材 質
1	カーブミラー本体	1個		F・R・P
2	本体取付金具	1個	アクリル系焼付塗装	SS 400
3	本体補強板	1個		SS 400
4	柱取付金具	1個	アクリル系焼付塗装	SS 400
5	フード	1個		高衝撃板 (塩化ビニール系)
6	鏡	1枚	アルミニウム (99.99%) 蒸着	ポリカーボネート樹脂、真空成形
7	鏡押えパッキン	1個	シルバー塗装	アルミニウム
8	鏡押え枠取付ビス	8個	真ちゅうビス	市場品
9	柱	1本	静電粉体塗装	STK 400
10	取付金具用ボルト・ナット	2組	クロームメッキ	SS 400
11	柱取付金具セット用ボルト	2本	クロームメッキ	SS 400
12	警標板	1枚	アクリル系焼付塗装	SS 400
13	警標板取付バンド	1組	クロームメッキ	SS 400
14	警標板取付用ボルト・ナット	1組	クロームメッキ	SS 400
15	アンカー (丸棒)	1~2本		SS 400
16	二面用取付腕木	2本	アクリル系焼付塗装	SS 400

注) 上記所要数量は一面式分であり、二面式の場合は柱、警標板関係及びアンカーを除いてすべて倍数を要する。

### 適用 ○ コンクリート基礎

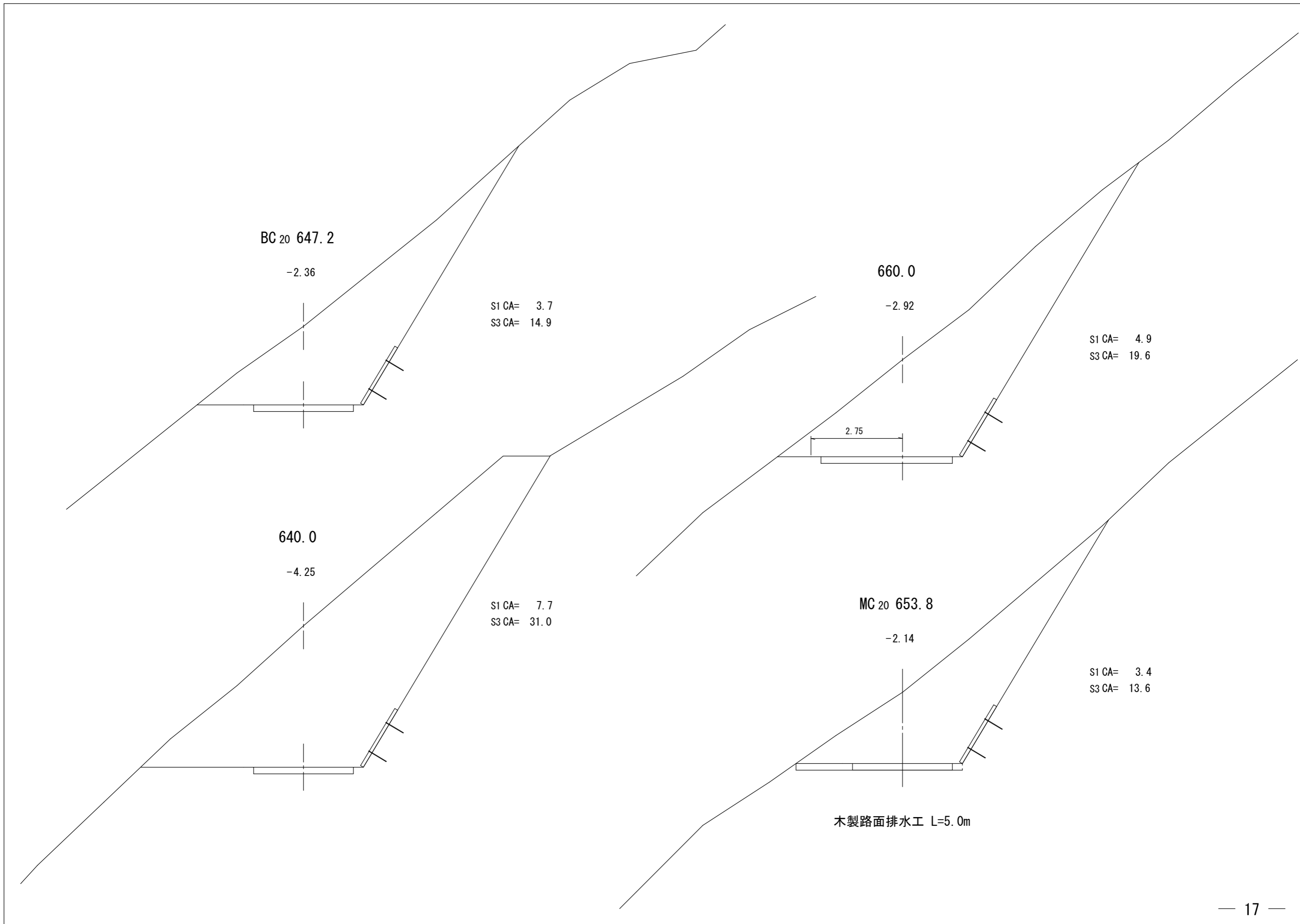


鏡面数	適用	種類	根 入 長 さ (単位: cm)		
			基礎幅30cm	基礎幅40cm	基礎幅50cm
一 面		D=600	60 (50)	40 (30)	-
		D=800	70 (50)	60 (50)	50 (40)

#### <適用条件>

1. 基礎幅40cmを標準とする。
2. 根入れ長さの ( ) は舗装箇所に基礎を設置する場合に適用する。
3. 設計風速は、現地の地形、気象条件等により決定するが、森林





674.0

+2.16

BA= 21.2

3.30

1:0.20

GW-L-I (b-S)  
H=2.8

MC 21 669.1

-2.09

S1 CA= 2.5  
S3 CA= 10.2

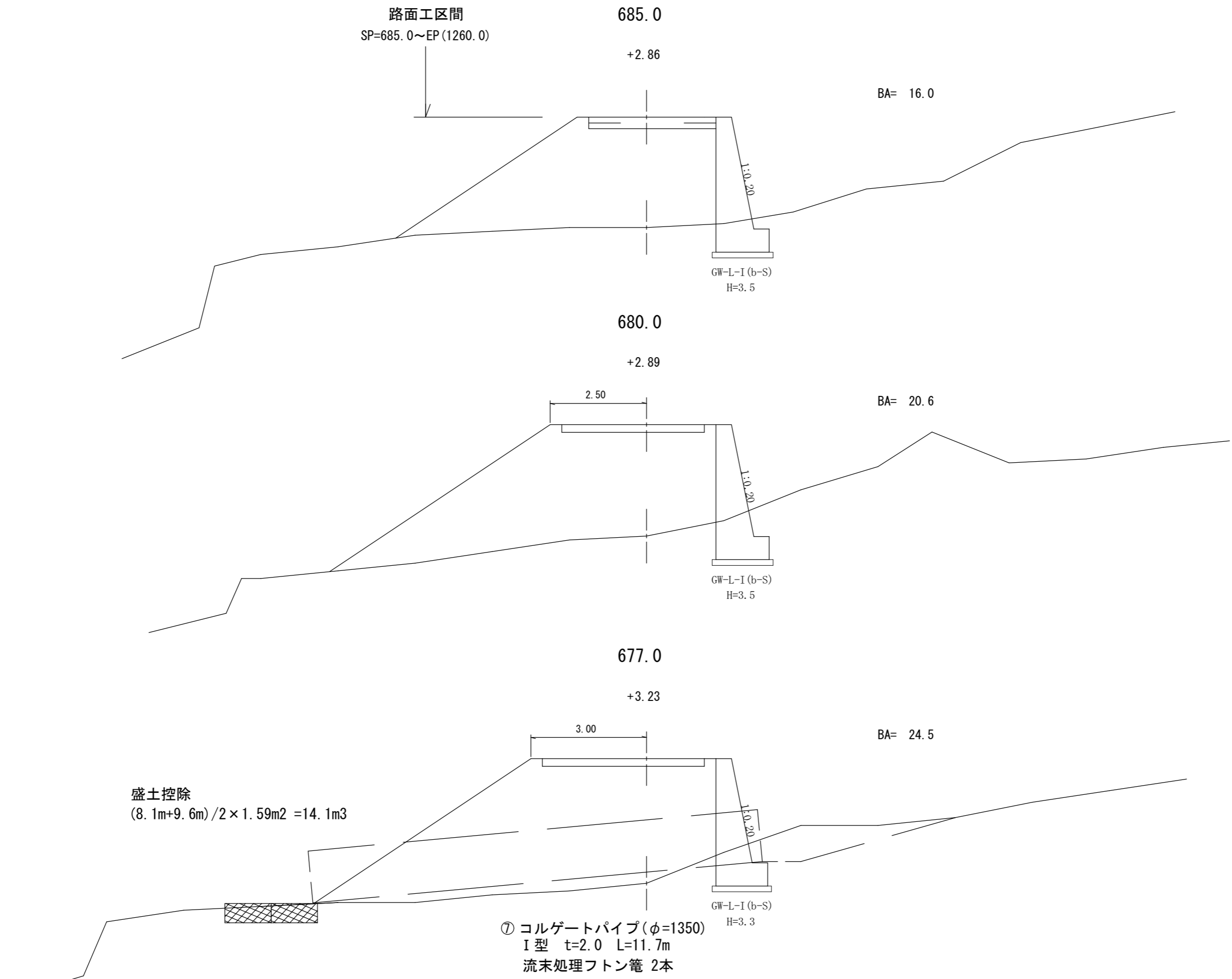
3.30

BC 21 662.0

-3.28

S1 CA= 5.7  
S3 CA= 22.6

3.10



MC 22 702.9

+0.50

4.05

7.40

S1 CA= 3.2  
S3 CA= 12.8  
BA= 9.5

車回し  
L=20.0m

700.0

+0.63

4.05

7.30

S1 CA= 1.1  
S3 CA= 4.3  
BA= 8.0

BC 22 693.0

+2.01

3.80

2.40

BA= 17.9

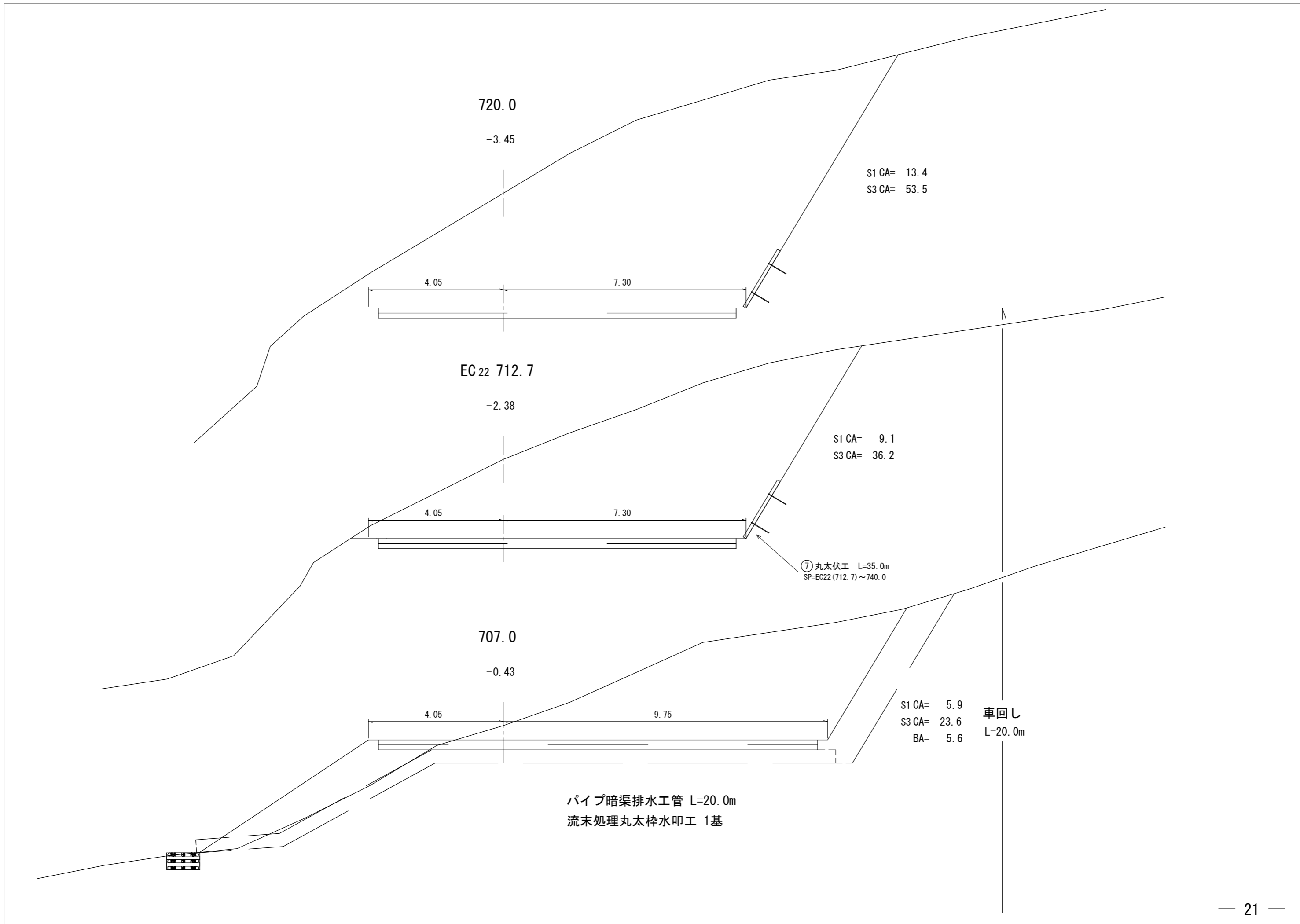
⑧ 横断溝

(300×300) L=8.0m

コルゲートフリューム

A-600×600 L=5.1m

流末処理丸太砕水叩工 1基



720.0

-3.45

S1 CA= 13.4  
S3 CA= 53.5

4.05

7.30

EC22 712.7

-2.38

S1 CA= 9.1  
S3 CA= 36.2

4.05

7.30

⑦ 丸太伏工 L=35.0m  
SP=EC22 (712.7) ~ 740.0

707.0

-0.43

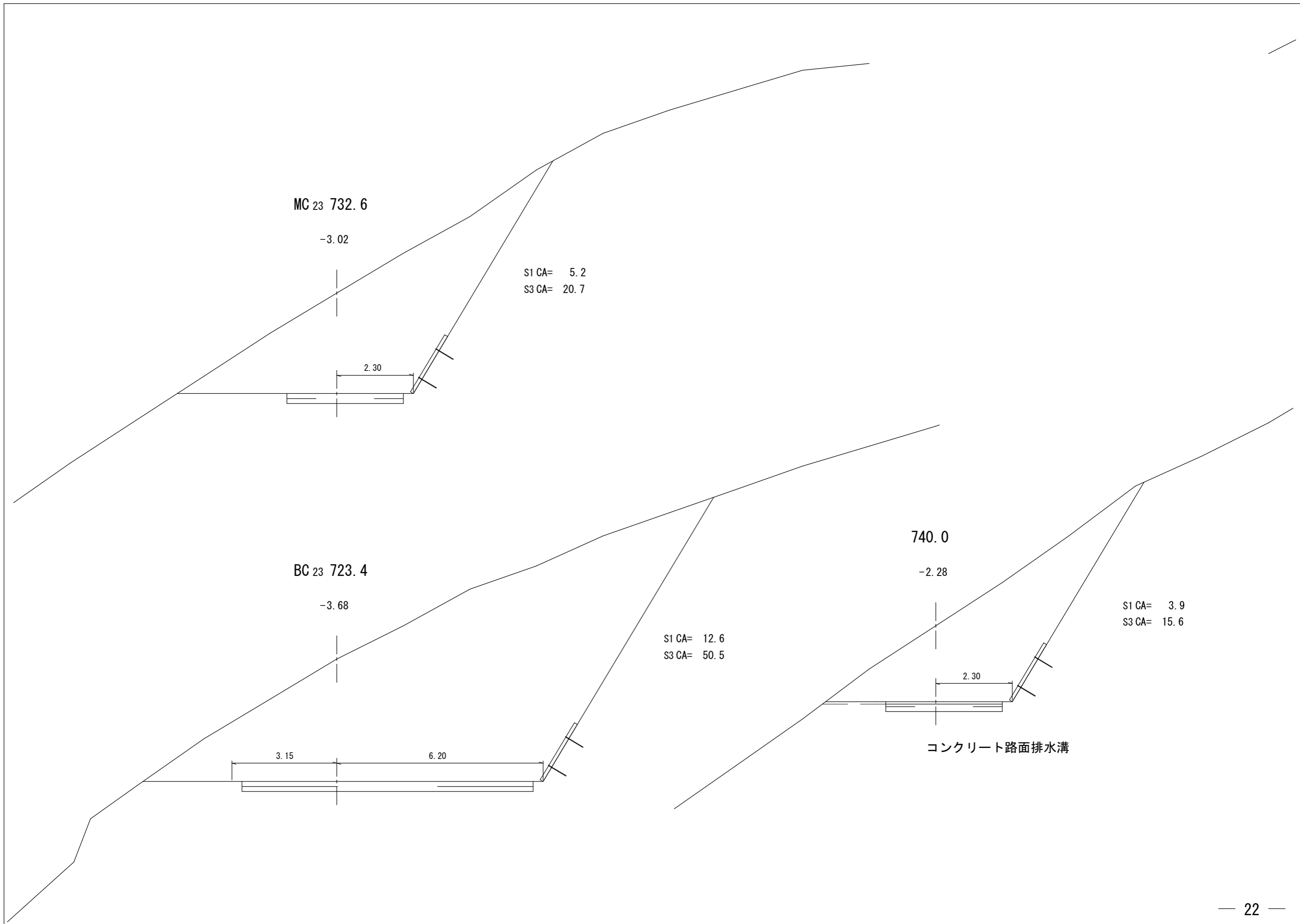
S1 CA= 5.9  
S3 CA= 23.6  
BA= 5.6

4.05

9.75

車回し  
L=20.0m

パイプ暗渠排水工管 L=20.0m  
流末処理丸太梓水叩工 1基



BC 24 768.2

-1.37

3.10

S1 CA= 3.0  
S3 CA= 12.0

EC 24 789.2  
=BC 25

-6.47

3.30

S1 CA= 2.7  
S3 CA= 10.8  
R1(B) CA= 34.4

760.0

-1.25

S1 CA= 1.8  
S3 CA= 7.4

780.0

-4.32

3.30

S1 CA= 2.3  
S3 CA= 9.3  
R1(B) CA= 19.7

750.0

-1.83

S1 CA= 2.5  
S3 CA= 9.8

コンクリート路面排水溝

EC 25 804.2

-1.65

S1 CA= 2.0  
S3 CA= 7.9  
R1(B) CA= 8.2

3.25

823.0

-2.06

S1 CA= 1.9  
S3 CA= 7.7  
R1(B) CA= 8.3

1.85

2.70

800.0

-1.80

S1 CA= 2.0  
S3 CA= 8.0  
R1(B) CA= 9.0

3.30

820.0

-2.47

S1 CA= 2.0  
S3 CA= 8.1  
R1(B) CA= 9.6

2.70

MC 25 796.7

-3.10

S1 CA= 2.2  
S3 CA= 9.0  
R1(B) CA= 15.8

3.30

MC 26 811.7

-4.16

S1 CA= 2.2  
S3 CA= 8.9  
R1(B) CA= 18.3

2.80

コンクリート路面排水溝



① 横断溝  
 (300×300) L=7.0m  
 流末処理丸太梓水叩工 1基

MC 27 836.7

-0.97

S1 CA= 1.6  
 S3 CA= 6.5  
 R1 (B) CA= 3.3  
 BA= 0.3

W 2.55 W1 2.80

H=3.0

BC 27 830.3

-1.36

S1 CA= 1.7  
 S3 CA= 7.0  
 R1 (B) CA= 5.8  
 BA= 0.3

W 2.55 W1 2.80

H=3.0

827.0

-1.70

S1 CA= 1.8  
 S3 CA= 7.3  
 R1 (B) CA= 6.5  
 BA= 0.1

2.25 2.75

GW-L-I (b-S)  
 H=3.0

EC 27 843.0

-3.25

S1 CA= 2.4  
 S3 CA= 9.6  
 R1 (B) CA= 15.4

W 2.45 W1 2.80

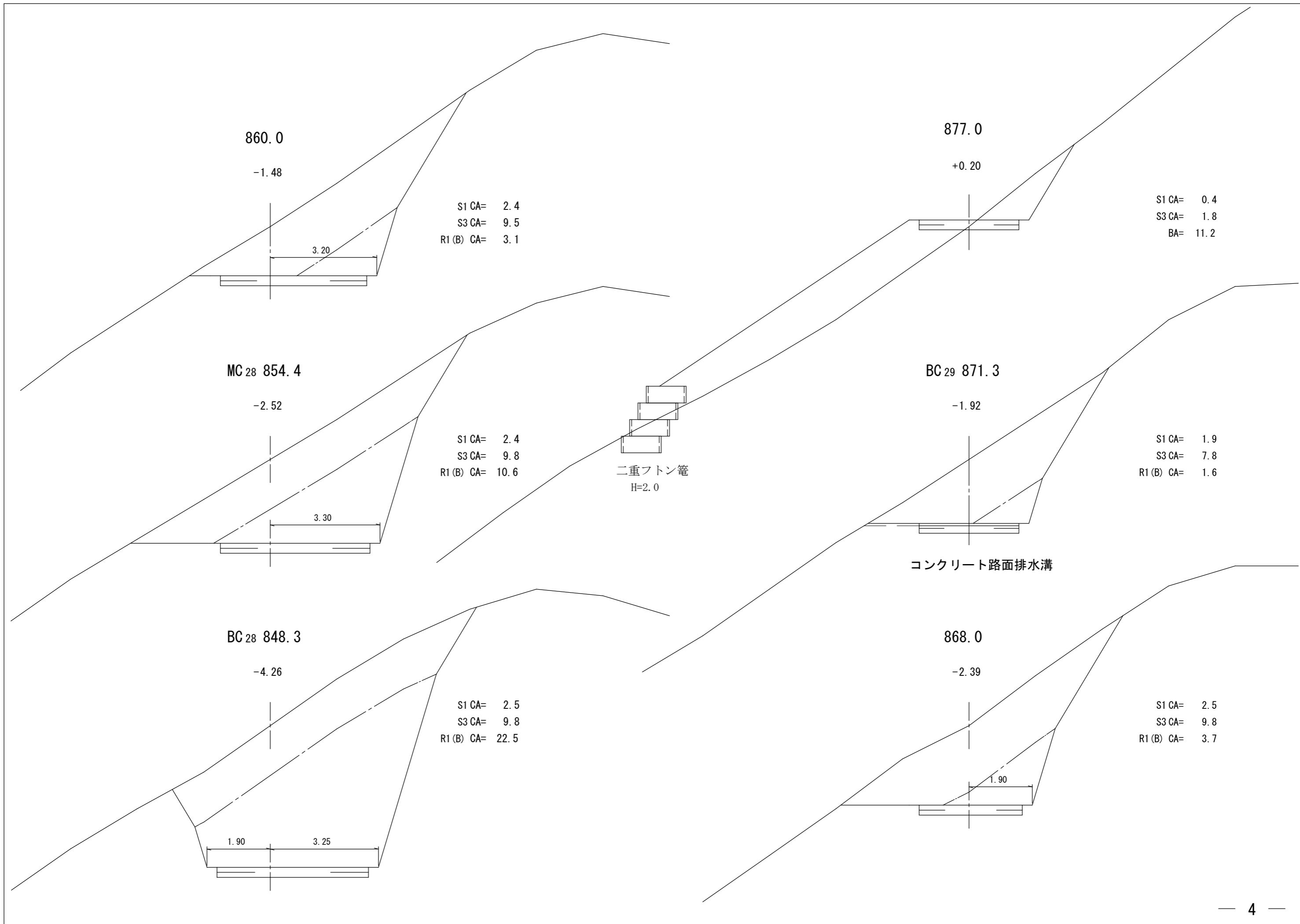
840.0

-1.90

S1 CA= 2.0  
 S3 CA= 8.0  
 R1 (B) CA= 8.1  
 BA= 0.1

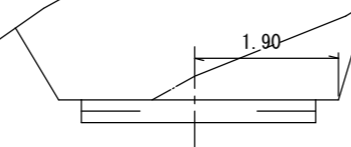
W 2.55 W1 2.80

H=2.5



EC 29 888.5

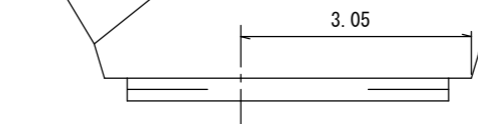
-2.31



S1 CA= 2.0  
 S3 CA= 8.2  
 R1 (B) CA= 2.3

900.0

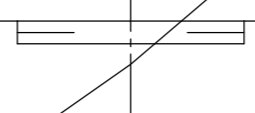
-4.00



S1 CA= 3.2  
 S3 CA= 13.0  
 R1 (B) CA= 17.1

880.0

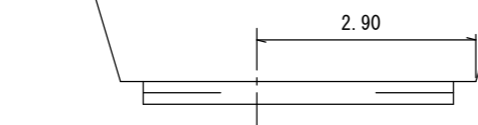
+0.57



S1 CA= 0.3  
 S3 CA= 1.1  
 BA= 14.4

BC 30 895.8

-4.76



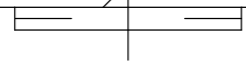
S1 CA= 3.3  
 S3 CA= 13.2  
 R1 (B) CA= 21.3

二重フトン管  
 H=2.0

920.0

-1.83

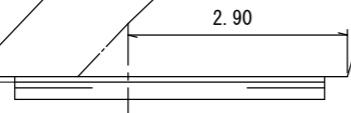
S1 CA= 1.5  
S3 CA= 6.0  
R1(B) CA= 3.8



EC 30 910.0

-2.20

S1 CA= 2.2  
S3 CA= 8.8  
R1(B) CA= 9.8

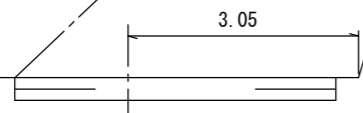


コンクリート路面排水溝

MC 30 902.9

-3.42

S1 CA= 3.1  
S3 CA= 12.4  
R1(B) CA= 14.0



940.0

-2.37

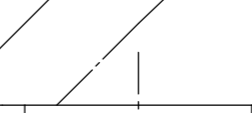
S1 CA= 1.6  
S3 CA= 6.2  
R1(B) CA= 4.8



EC 31 936.1

-2.58

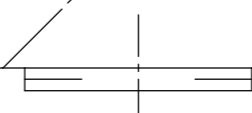
S1 CA= 1.8  
S3 CA= 7.0  
R1(B) CA= 6.5

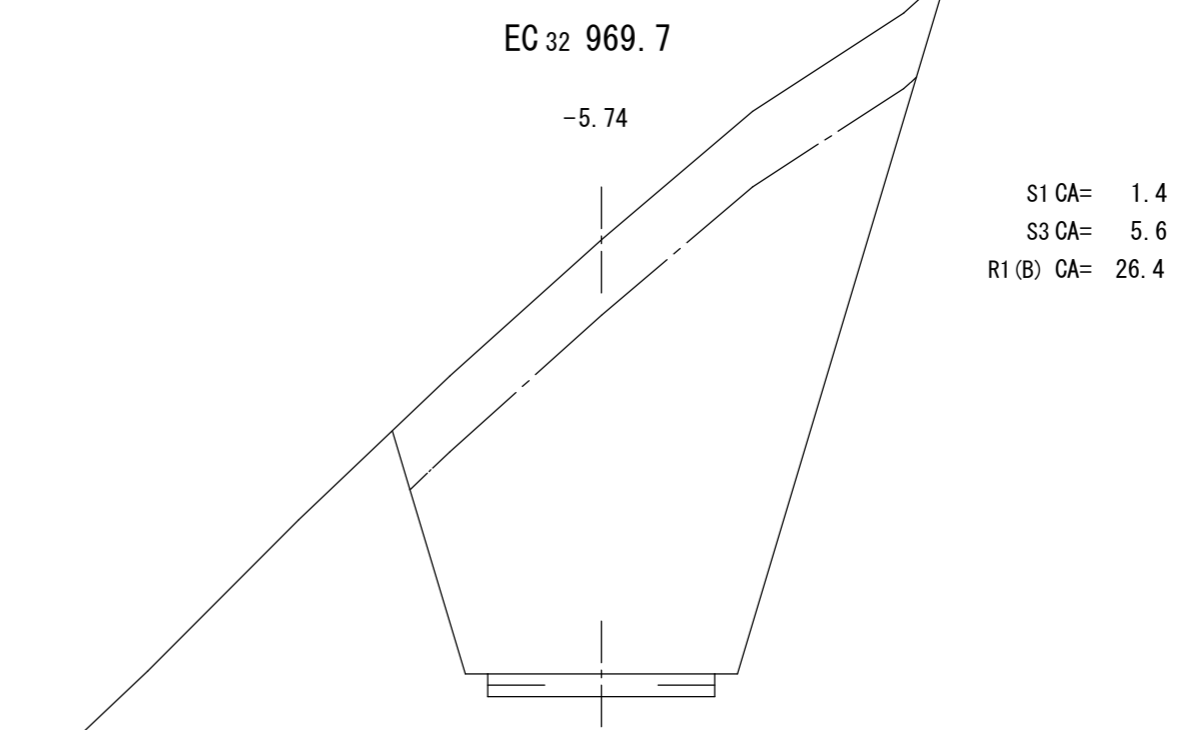
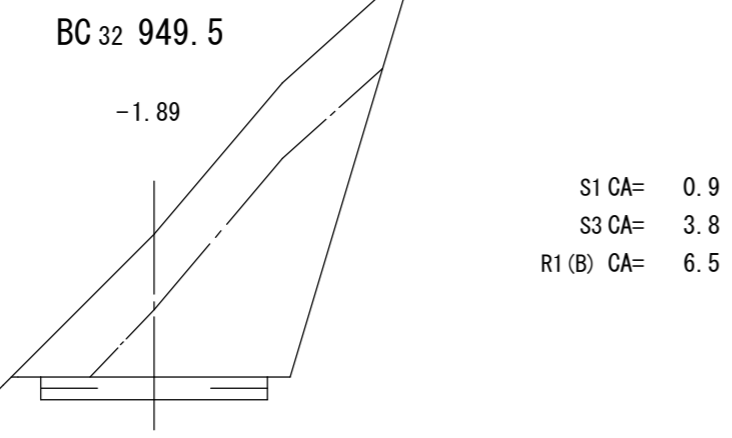
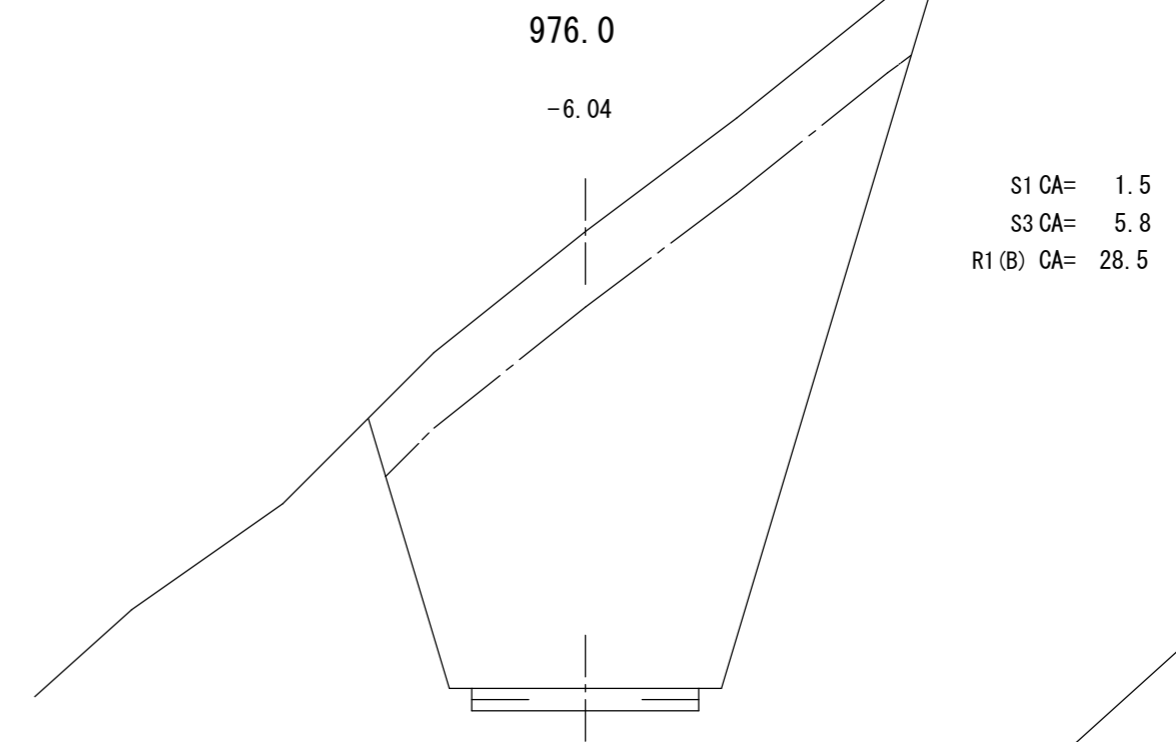
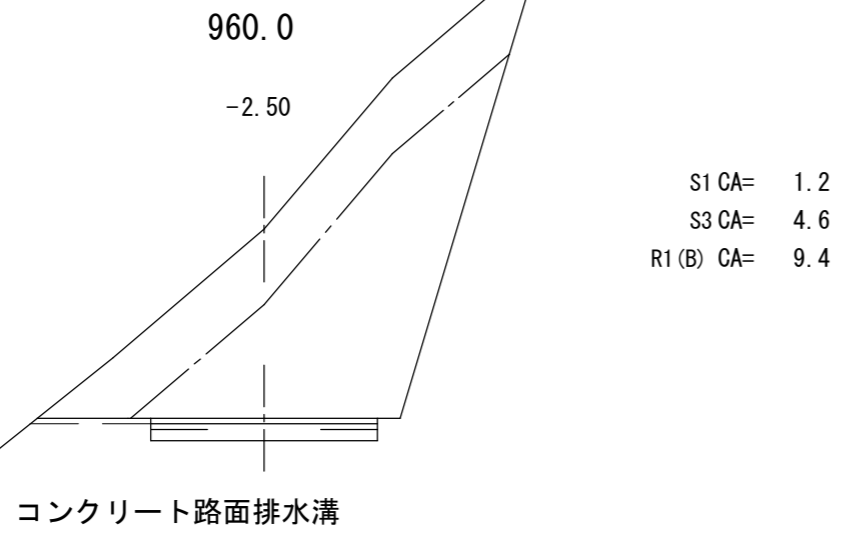


MC 31 928.4

-3.29

S1 CA= 2.1  
S3 CA= 8.3  
R1(B) CA= 10.3

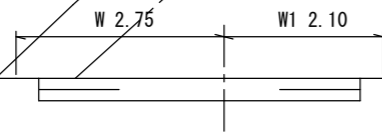




BC 33 984.3

-2.77

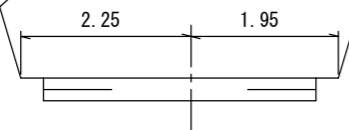
S1 CA= 1.3  
S3 CA= 5.1  
R1(B) CA= 11.4



980.0

-4.42

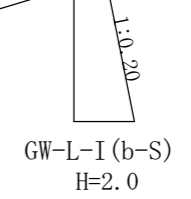
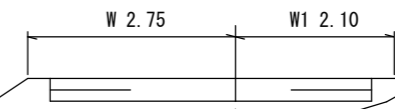
S1 CA= 1.4  
S3 CA= 5.7  
R1(B) CA= 20.6

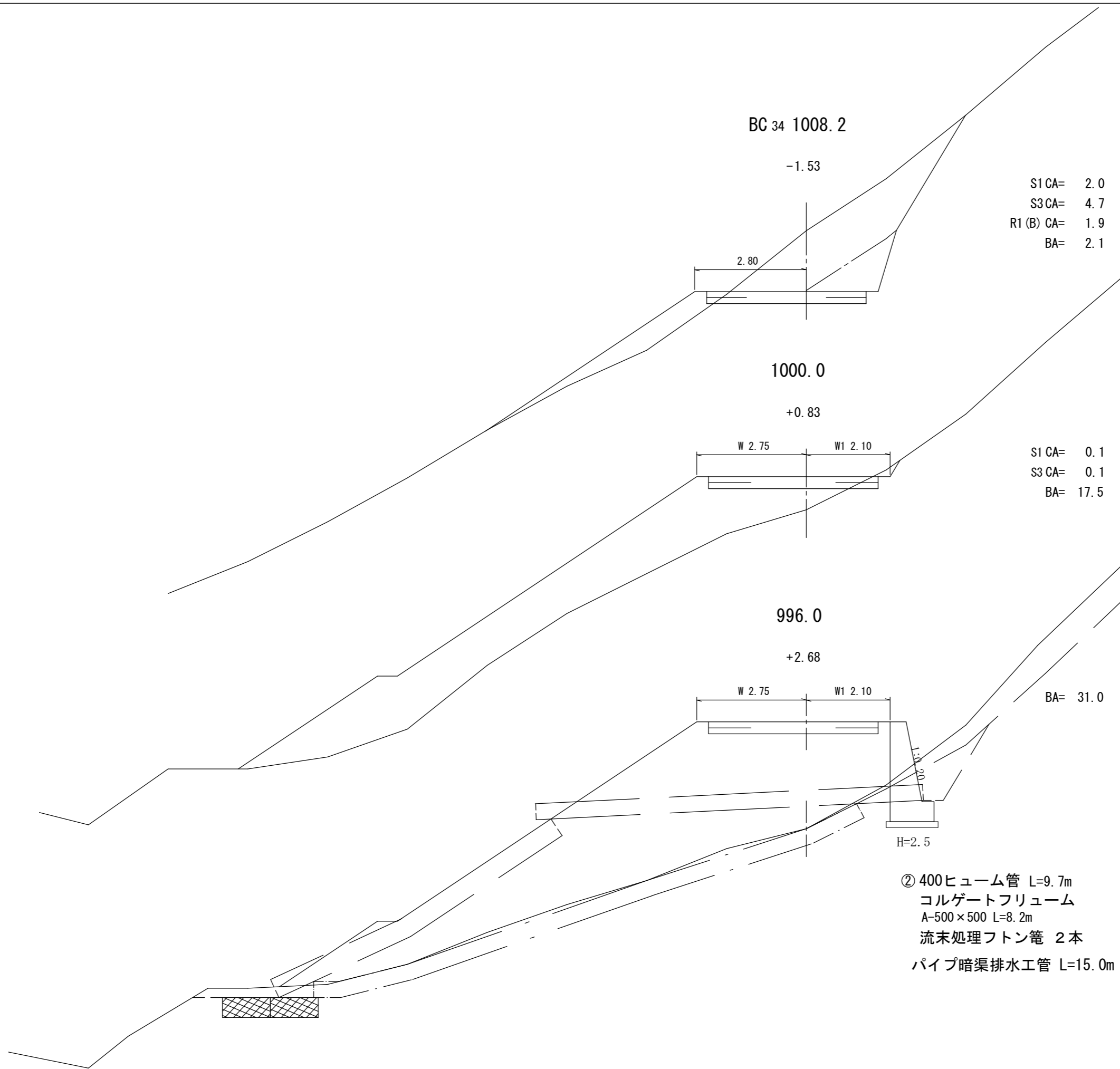


MC 33 992.8

+0.91

BA= 20.8





S1 CA= 2.0  
 S3 CA= 4.7  
 R1 (B) CA= 1.9  
 BA= 2.1

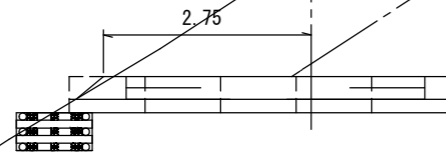
S1 CA= 0.1  
 S3 CA= 0.1  
 BA= 17.5

BA= 31.0

- ② 400ヒューム管 L=9.7m
- コルゲートフリューム
- A-500×500 L=8.2m
- 流末処理フトン管 2本
- パイプ暗渠排水工管 L=15.0m

1022.0

-1.67

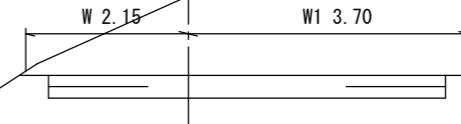


S1 CA= 2.1  
 S3 CA= 4.9  
 R1 (B) CA= 2.3  
 BA= 0.1

③ 横断溝  
 (300×300) L=5.0m  
 流末処理丸太枠水叩工 1基

BC 35 1047.8

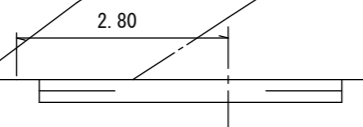
-1.05



S1 CA= 3.9  
 S3 CA= 9.1

1020.0

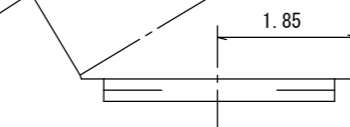
-2.32



S1 CA= 2.6  
 S3 CA= 6.0  
 R1 (B) CA= 4.7

1040.0

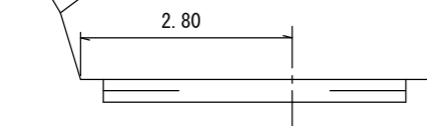
-2.64



S1 CA= 2.7  
 S3 CA= 6.3  
 R1 (B) CA= 7.2

MC 34 1015.9

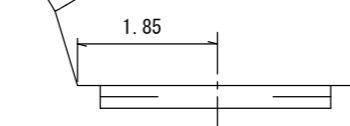
-4.68



S1 CA= 3.3  
 S3 CA= 7.7  
 R1 (B) CA= 17.3

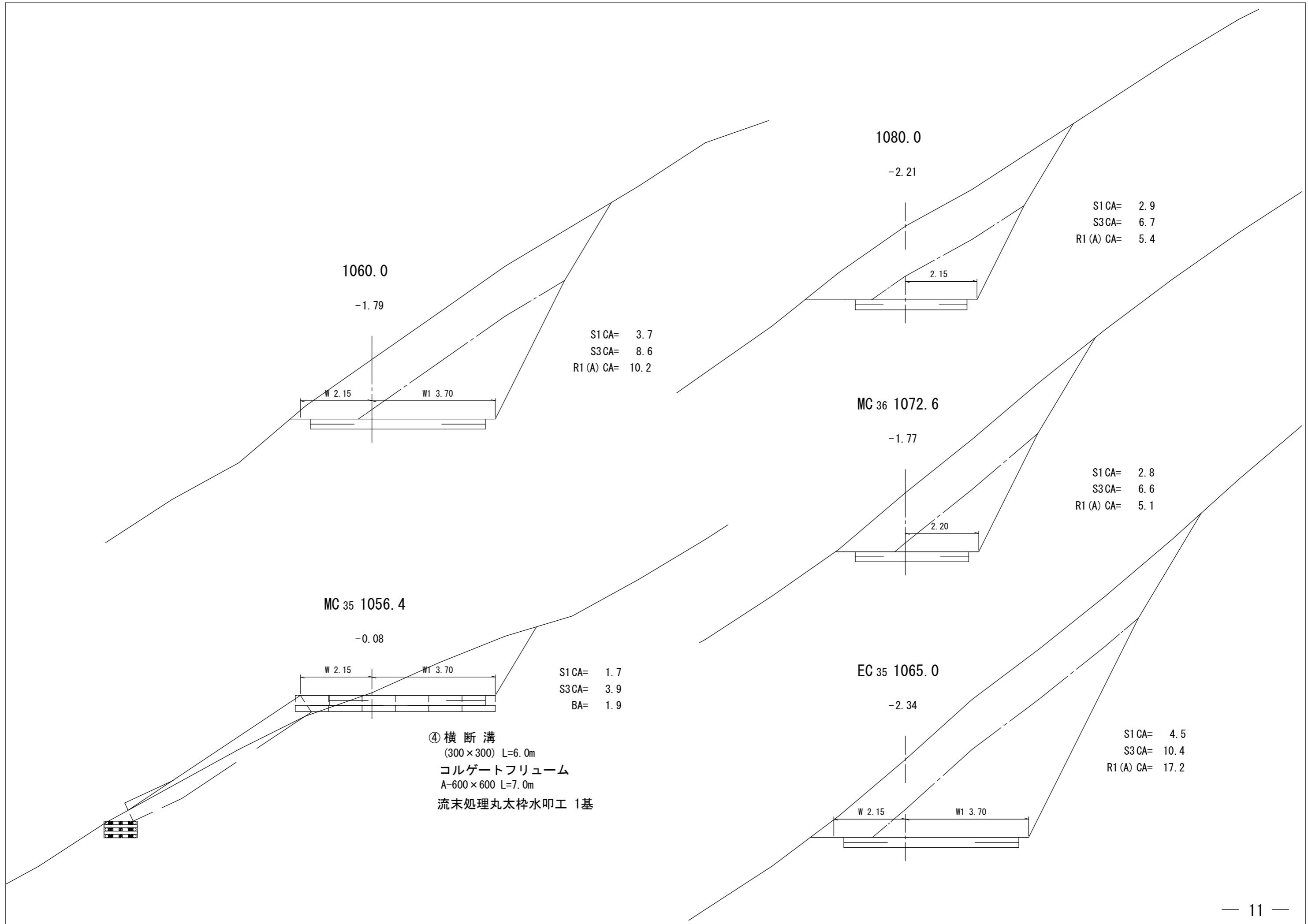
1031.0

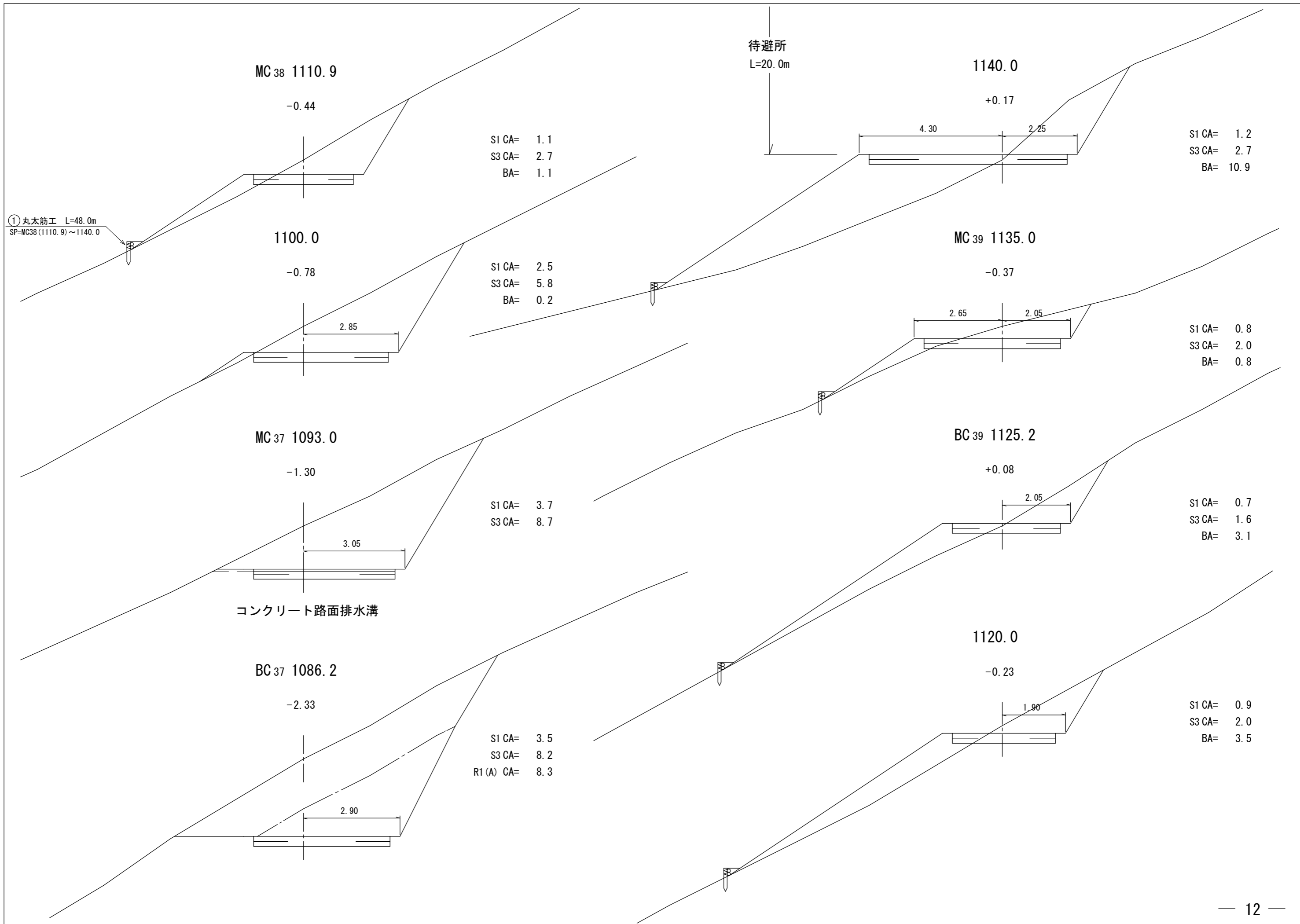
-3.76



S1 CA= 2.8  
 S3 CA= 6.6  
 R1 (B) CA= 11.9







MC 38 1110.9

-0.44

S1 CA= 1.1  
S3 CA= 2.7  
BA= 1.1

待避所  
L=20.0m

1140.0

+0.17

S1 CA= 1.2  
S3 CA= 2.7  
BA= 10.9

① 丸太筋工 L=48.0m  
SP=MC38 (1110.9) ~ 1140.0

1100.0

-0.78

S1 CA= 2.5  
S3 CA= 5.8  
BA= 0.2

MC 39 1135.0

-0.37

S1 CA= 0.8  
S3 CA= 2.0  
BA= 0.8

MC 37 1093.0

-1.30

S1 CA= 3.7  
S3 CA= 8.7

BC 39 1125.2

+0.08

S1 CA= 0.7  
S3 CA= 1.6  
BA= 3.1

コンクリート路面排水溝

BC 37 1086.2

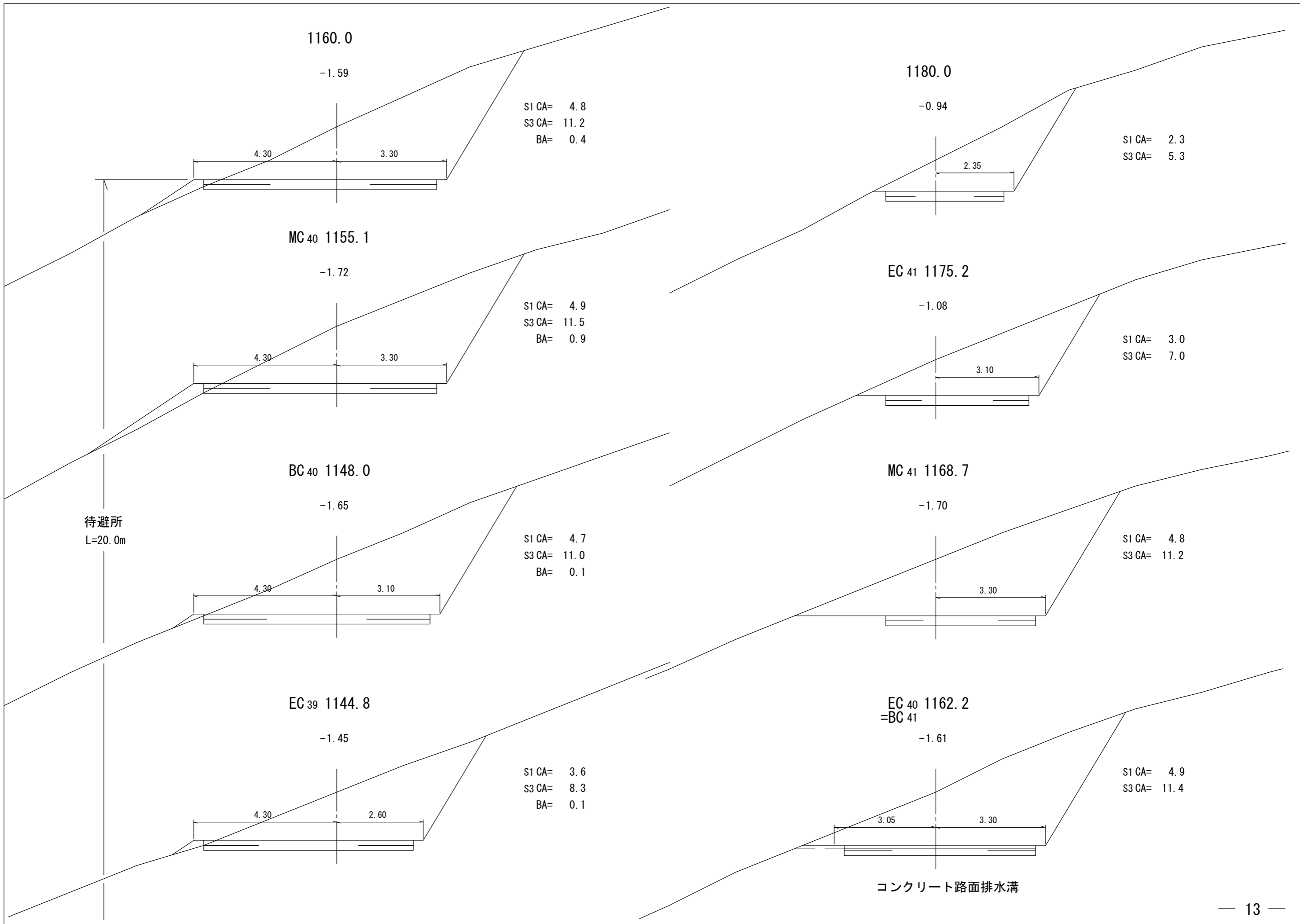
-2.33

S1 CA= 3.5  
S3 CA= 8.2  
R1 (A) CA= 8.3

1120.0

-0.23

S1 CA= 0.9  
S3 CA= 2.0  
BA= 3.5



EC 42 1208.2

-0.94

S1 CA= 2.1  
S3 CA= 4.8  
BA= 0.2

1:1.2

1200.0

-1.09

S1 CA= 2.3  
S3 CA= 5.3  
BA= 0.1

1:1.2

BC 42 1190.6

-1.20

S1 CA= 2.3  
S3 CA= 5.3

1184.0

-0.99

S1 CA= 1.9  
S3 CA= 4.3

MC 43 1250.4

-1.83

S1 CA= 3.8  
S3 CA= 9.0

1240.0

-1.39

S1 CA= 2.9  
S3 CA= 6.9

1228.0

-1.28

S1 CA= 2.5  
S3 CA= 5.8

1220.0

-1.00

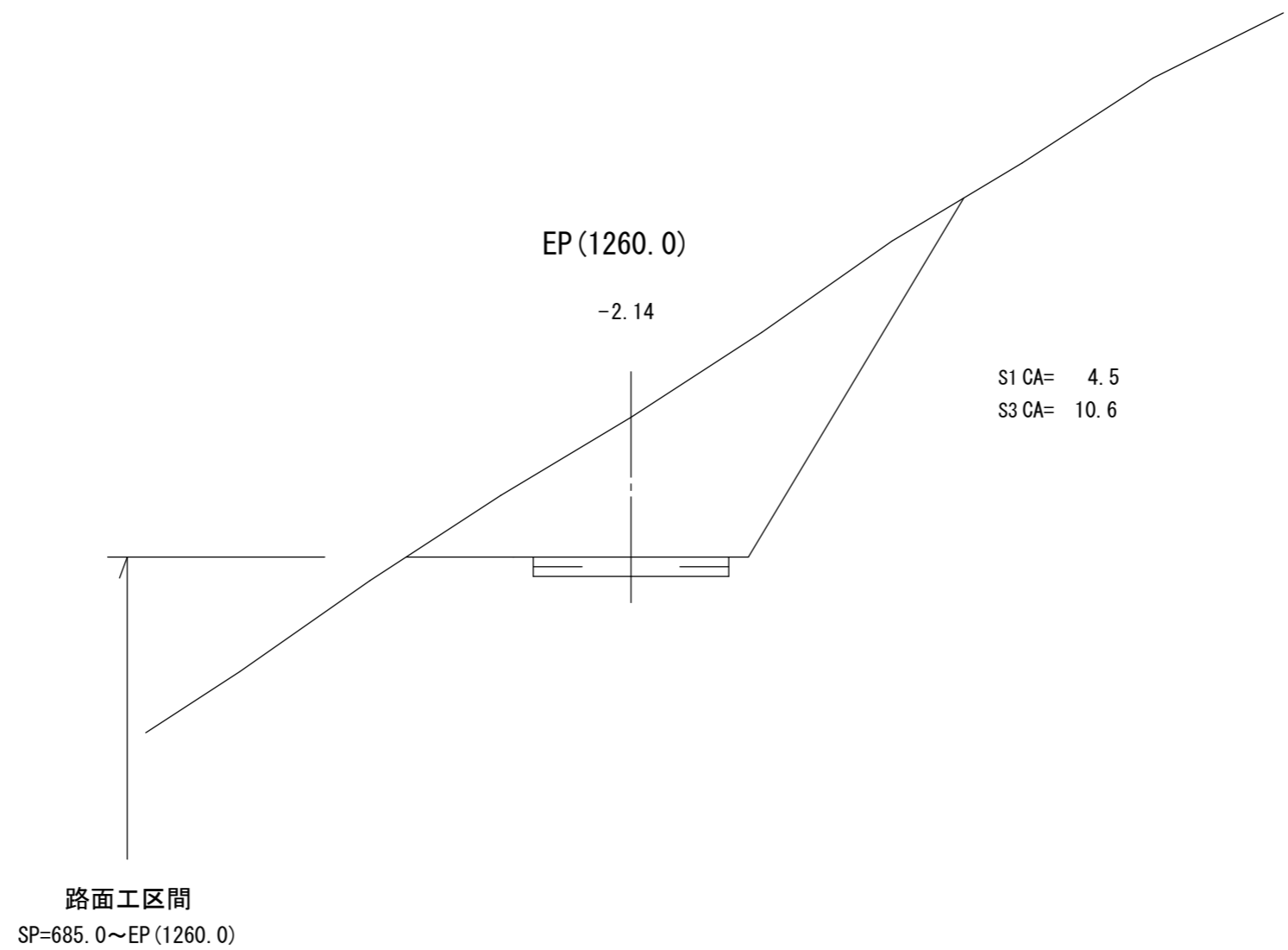
S1 CA= 2.3  
S3 CA= 5.3



⑤ 横断溝

(300 × 300) L=5.0m

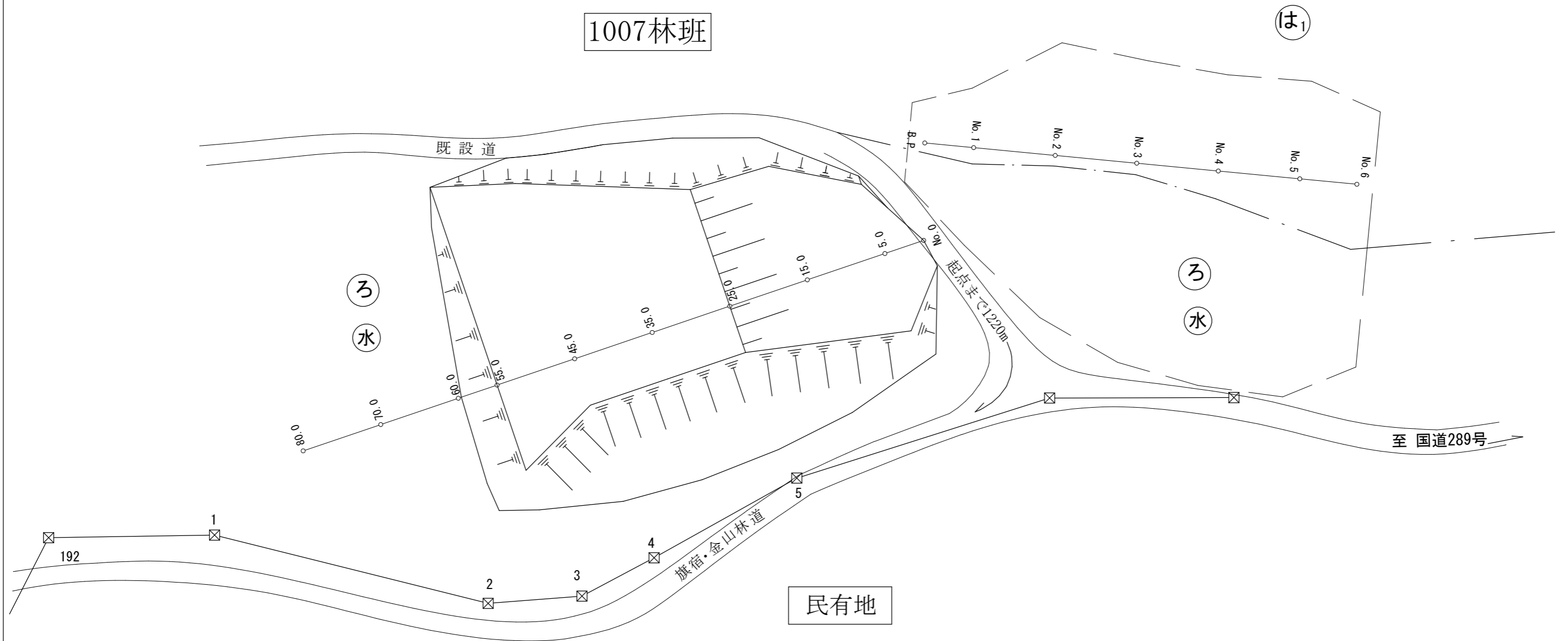
流末処理丸太砕水叩工 1基



# 2号 林業作業用施設

縮尺 =1:500

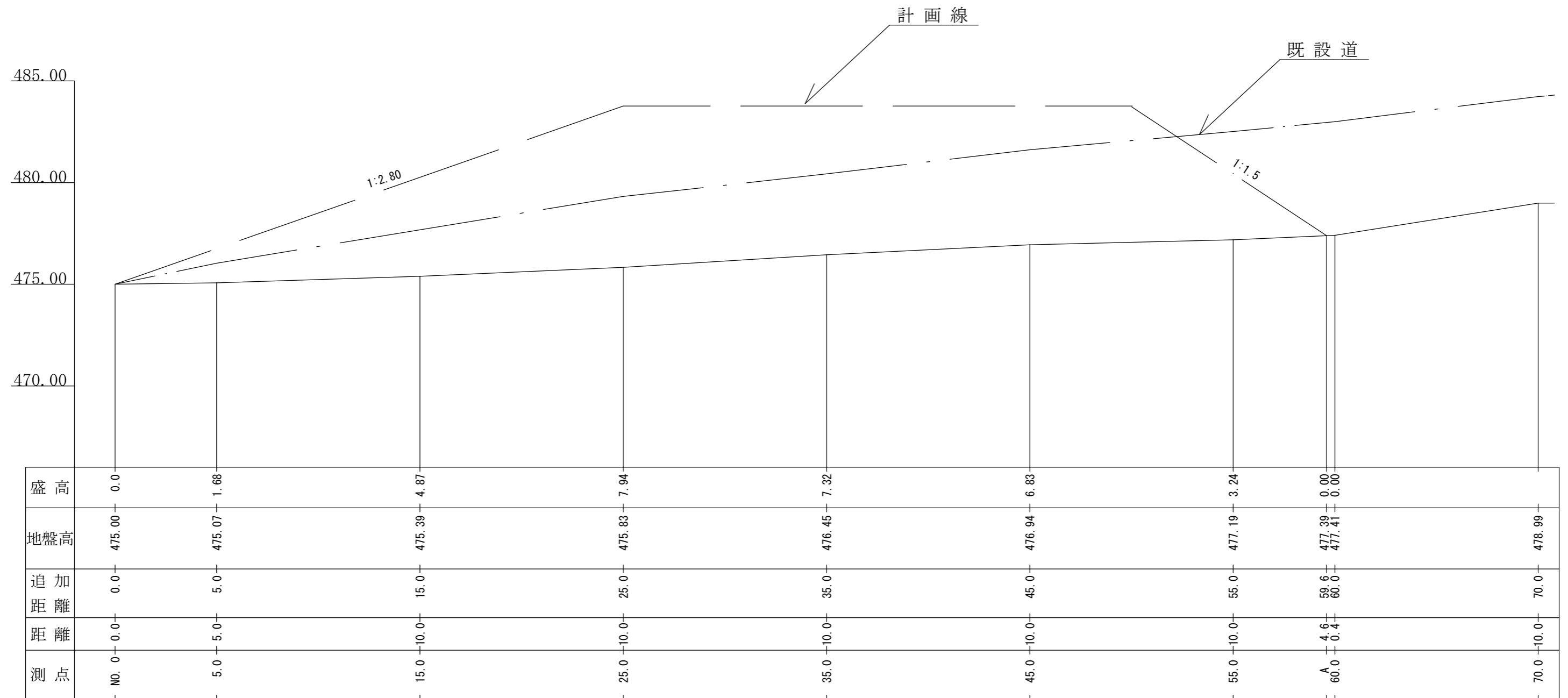
## 平面図



# 2号 林業作業用施設

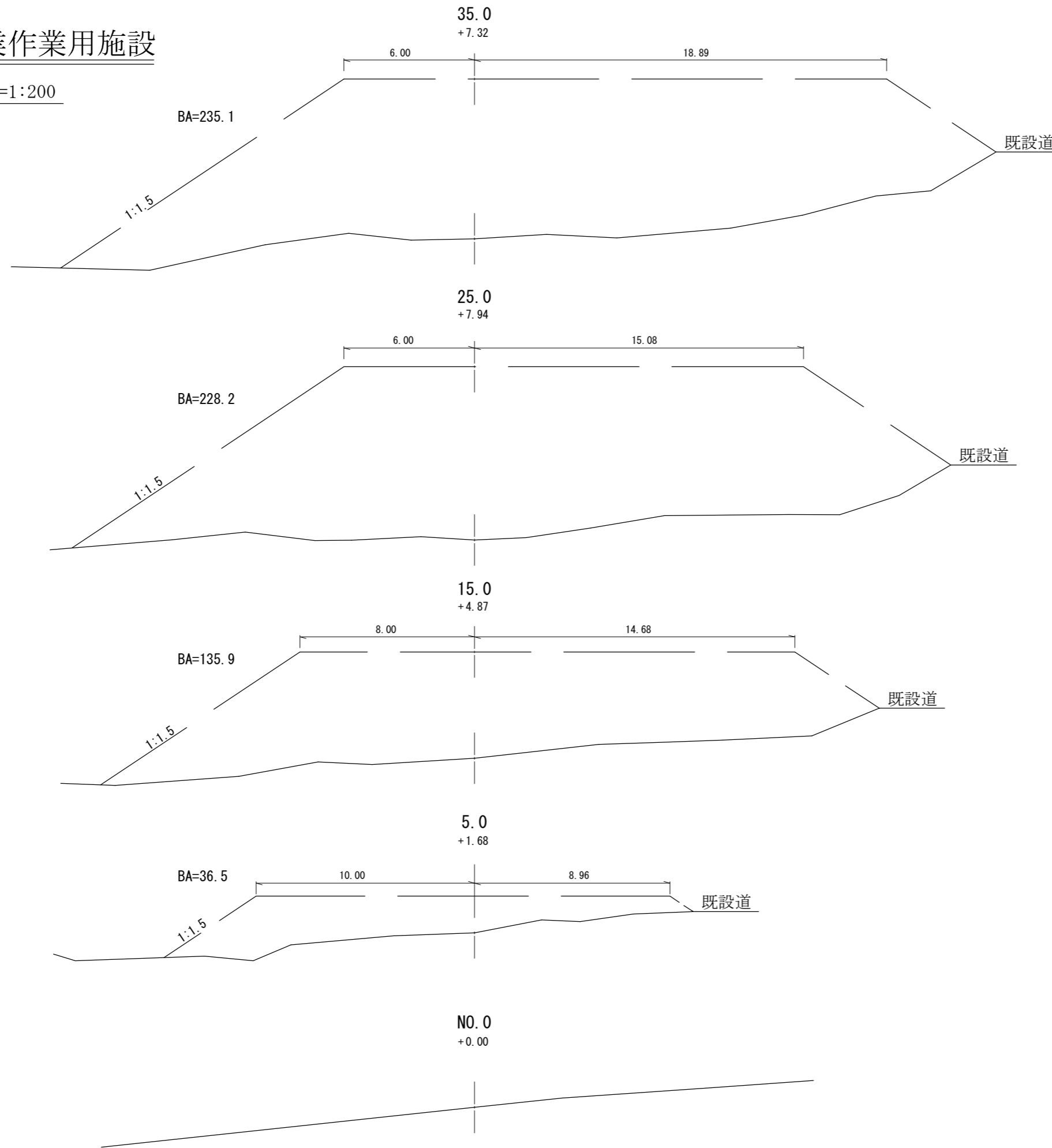
縮尺 =1:200

## 縦断面図



# 2号 林業作業用施設

縮尺 =1:200





# 2号 林業作業用施設

縮尺 =1:200

## 2号林業作業用施設包容量計算書

測点	距離	補正距離	断面積	体積	備考
NO. 0	0.0				
5.0	5.0		36.5	91.3	
15.0	10.0		135.9	862.0	
25.0	10.0		228.2	1820.5	
35.0	10.0		235.1	2316.5	
45.0	10.0		210.0	2225.5	
55.0	10.0		72.1	1410.5	
A	4.6			165.8	
60.0	0.4				
計				8892.1m <sup>3</sup>	

