

令和7年度

工事名 久良谷林道外1災害復旧工事(R7補正)

## 設計図書

図面番号	図面名	葉
1	位置図	1
2	1号箇所平面図	1
3	1号箇所縦断面図	1
4	1号箇所横断面図	5
5	1号箇所擁壁工展開図(呑口)	1
6	1号箇所擁壁工展開図(吐口)	1
7	1号箇所排水施設詳細図	1
8	1号箇所取壊し図	1
9	2号箇所平面図	1
10	2号箇所縦断面図	1
11	2号箇所横断面図	5
12	2号箇所擁壁工展開図(呑口)	1
13	2号箇所擁壁工展開図(吐口)	1
14	2号箇所排水施設詳細図	1
15	2号箇所取壊し図	1
16	標準図	6

表紙共29枚

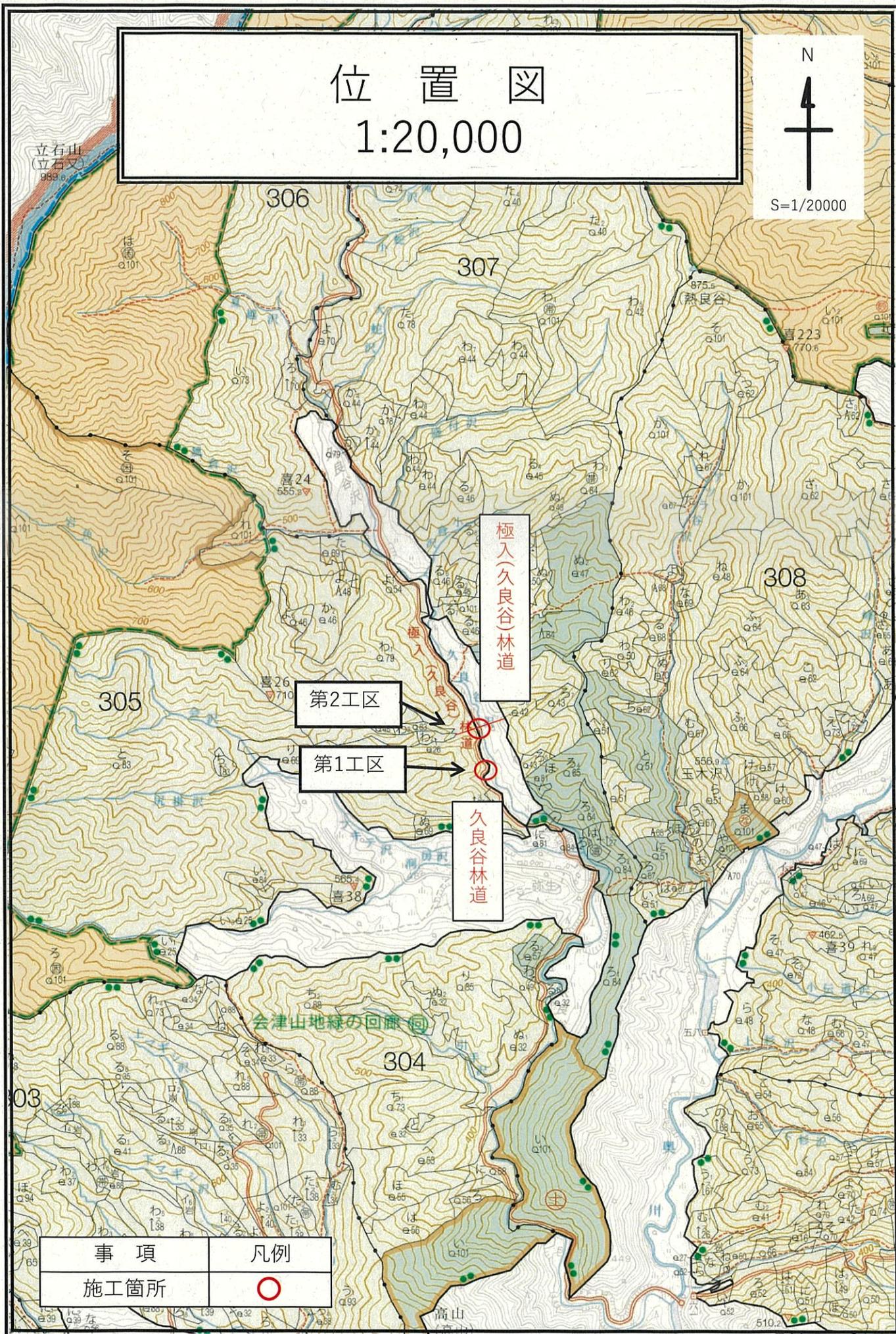
会津森林管理署

# 位置図

## 1:20,000



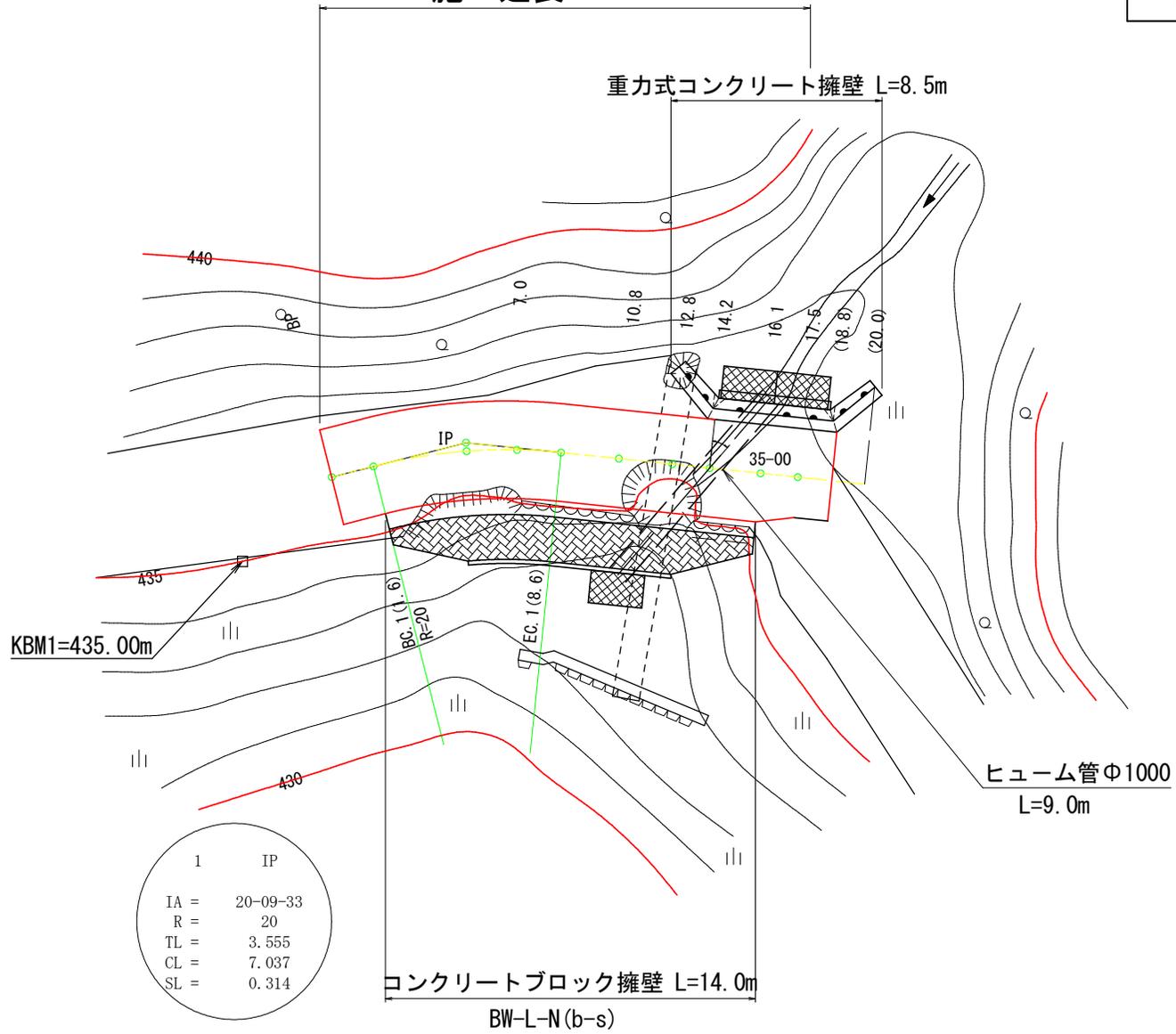
S=1/20000

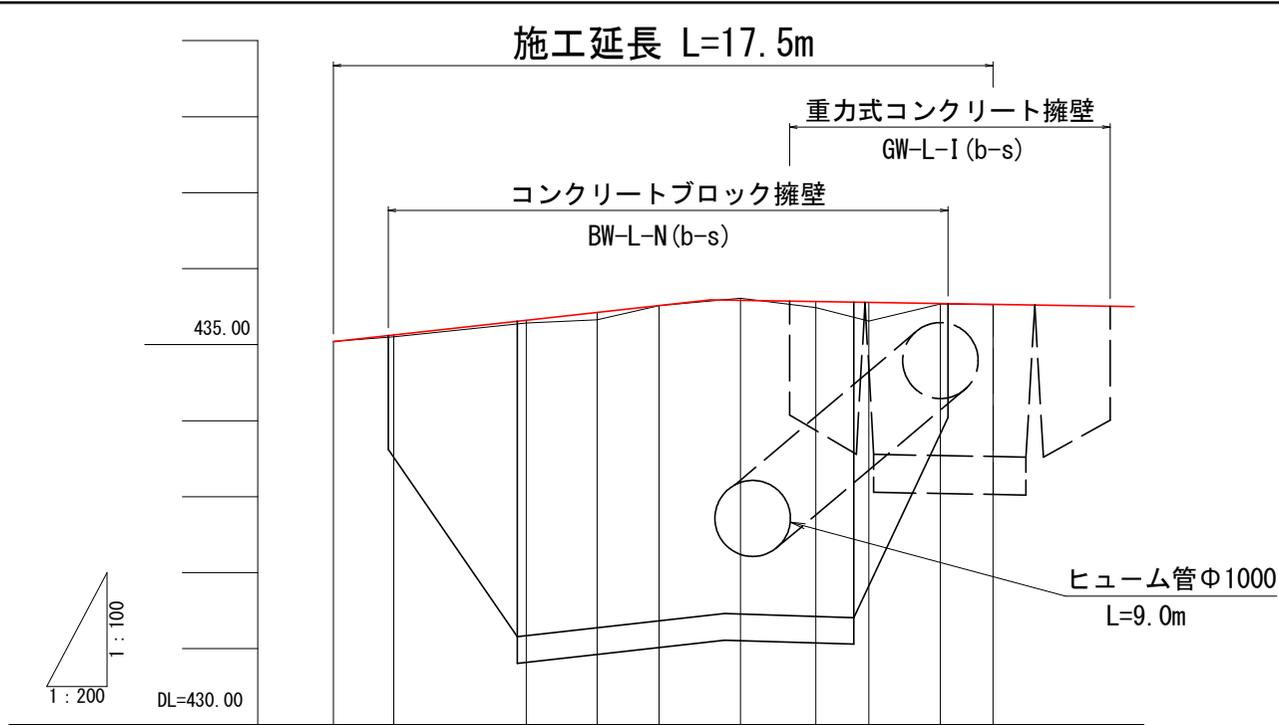


事項	凡例
施工箇所	○

施工延長 L=17.5m

重力式コンクリート擁壁 L=8.5m

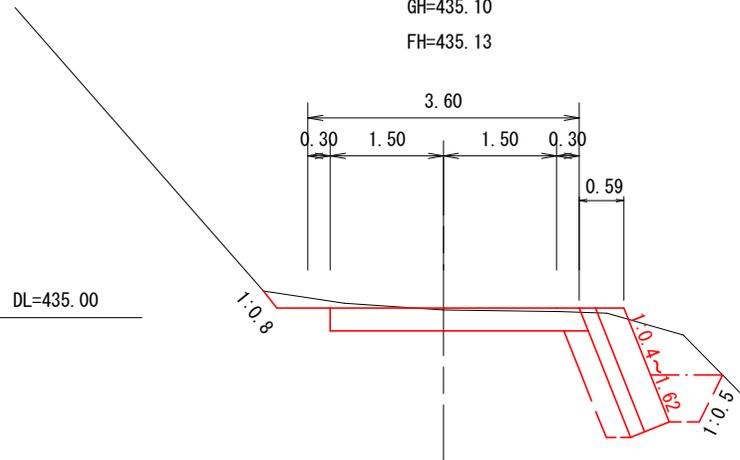




勾配										
盛土高	0.00	0.03	0.03	0.10	0.01	0.08	0.25	0.00	0.00	
切土高	0.00							0.00	0.00	
計画高	435.04	435.13	435.32	435.43	435.52	435.57	435.56	435.54	435.53	
地盤高	435.04	435.10	435.29	435.33	435.51	435.49	435.31	435.54	435.53	
追加距離	0.0	1.6	5.1	7.0	8.6	10.8	12.8	14.2	16.1	17.5
測点	BP	BC.1 (1.6)	MC.1 (5.1)	7.0	EC.1 (8.6)	10.8	12.8	14.2	16.1	17.5
曲線	IP.1 R=20.00									

### BC. 1 (1.6)

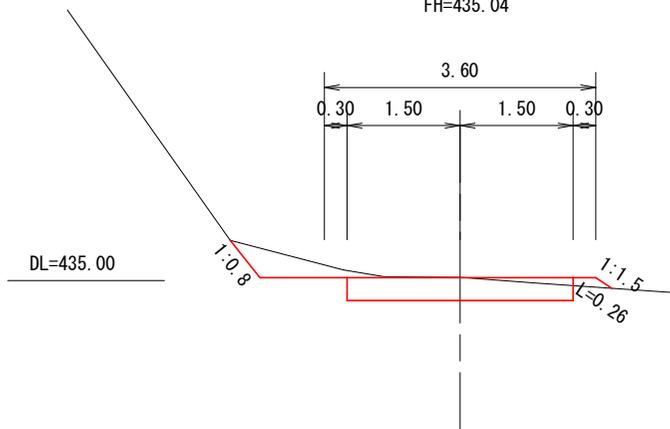
GH=435.10  
FH=435.13



CA (S3) = 1.1  
BA = 0.0  
CE (S3) = 2.3  
埋戻 = 0.4

### BP

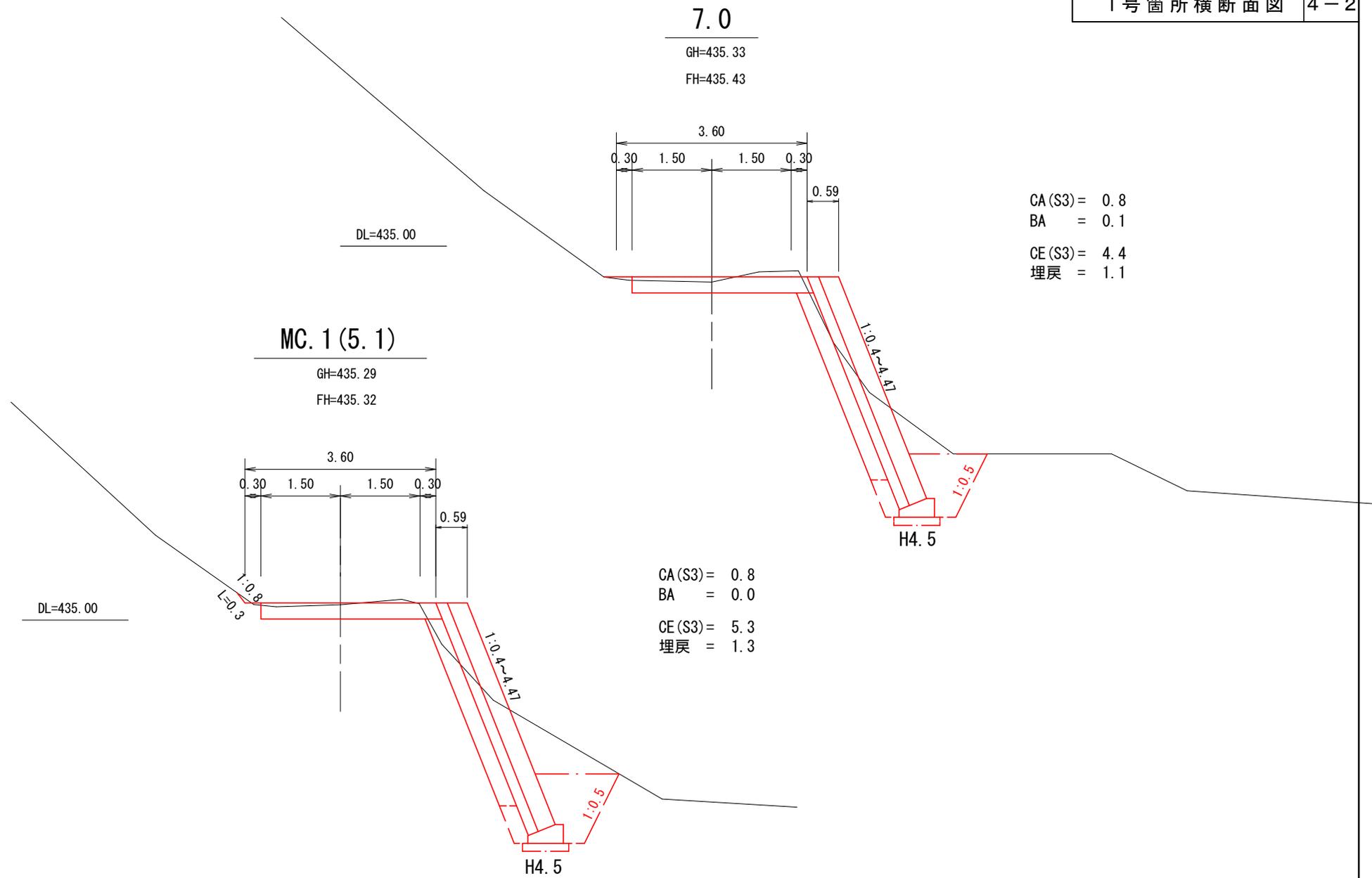
GH=435.04  
FH=435.04

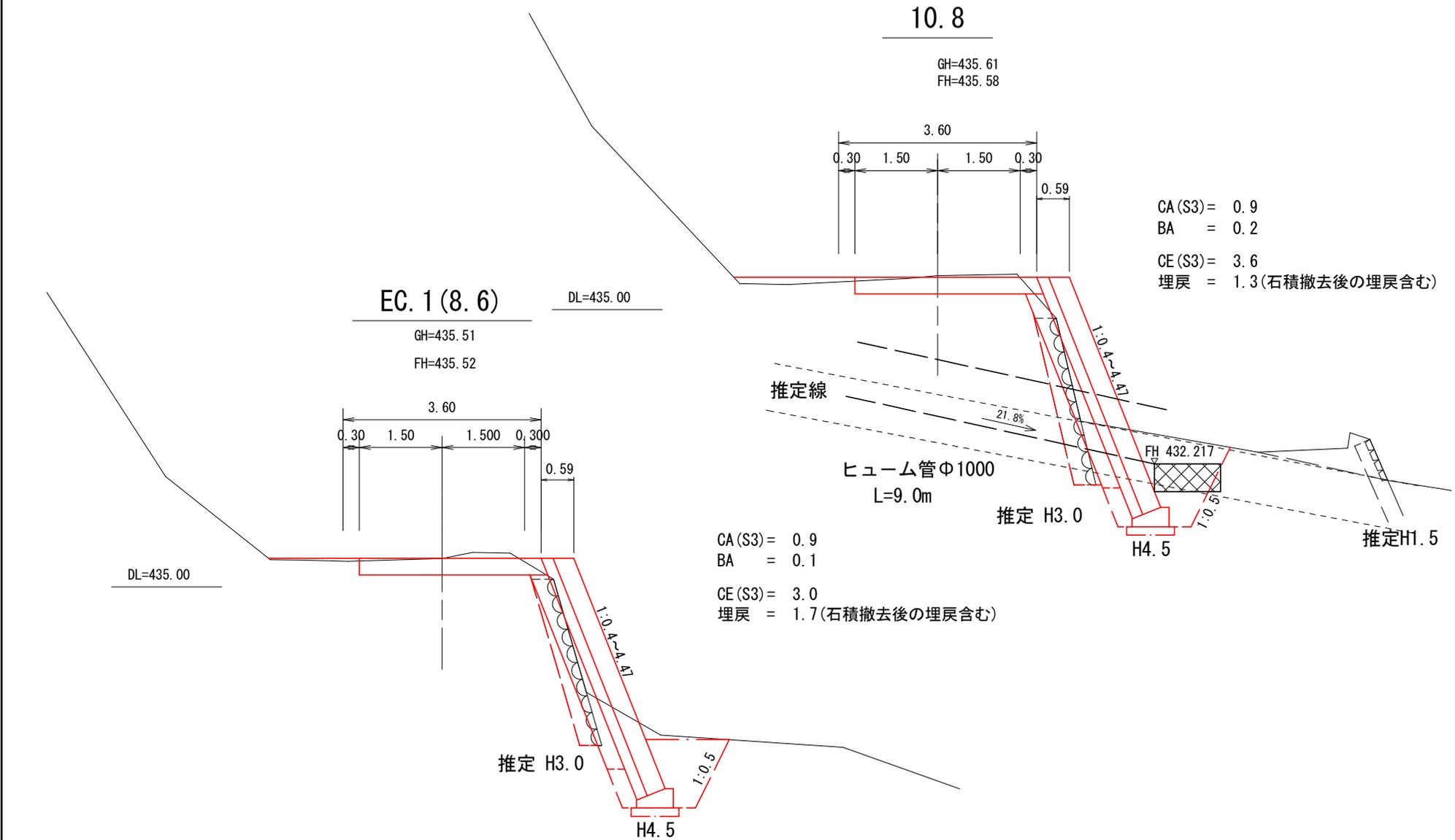


CA (S3) = 1.2  
BA = 0.1  
CE (S3) = 0.0  
埋戻 = 0.0

DL=435.00

DL=435.00



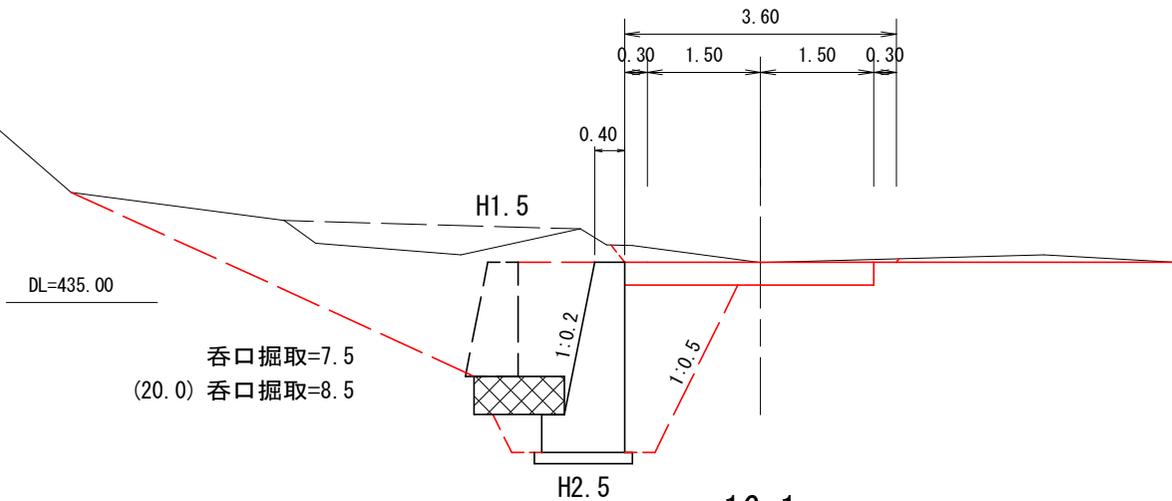




17.5

GH=435.53  
FH=435.53

CA(S3)= 1.5  
BA = 0.0

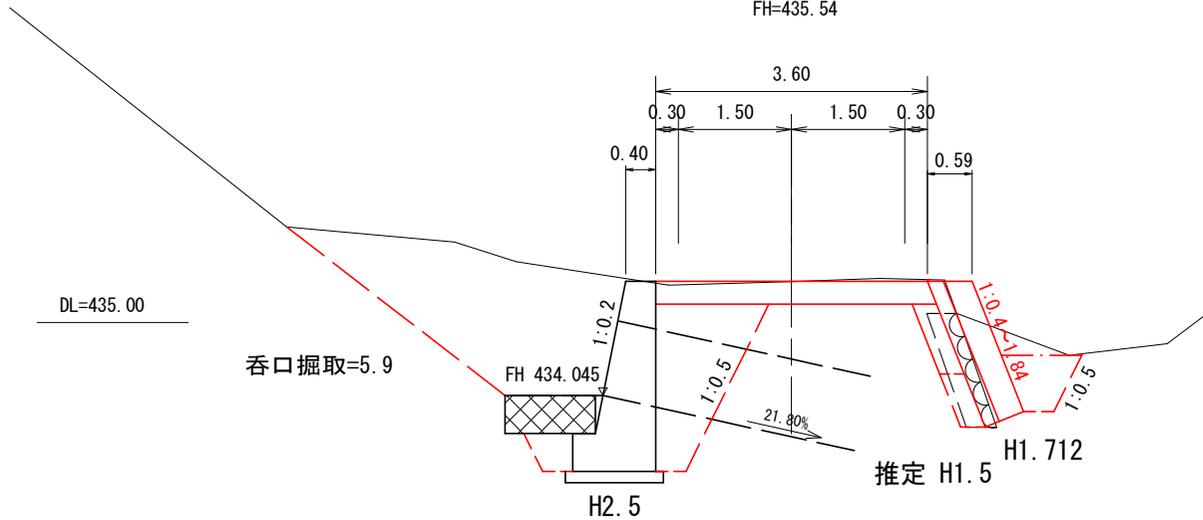


16.1

CE(S3)= 4.9  
埋戻 = 2.4

GH=435.54  
FH=435.54

CA(S3)= 1.1  
BA = 0.0



CE(S3)= 4.9  
埋戻 = 2.4

CE(S3)= 2.1  
埋戻 = 2.9

推定 H1.5  
H1.712

# 1号箇所展開図(呑口) S=1:100

重力式コンクリート擁壁  
GW-L-I (b-s)

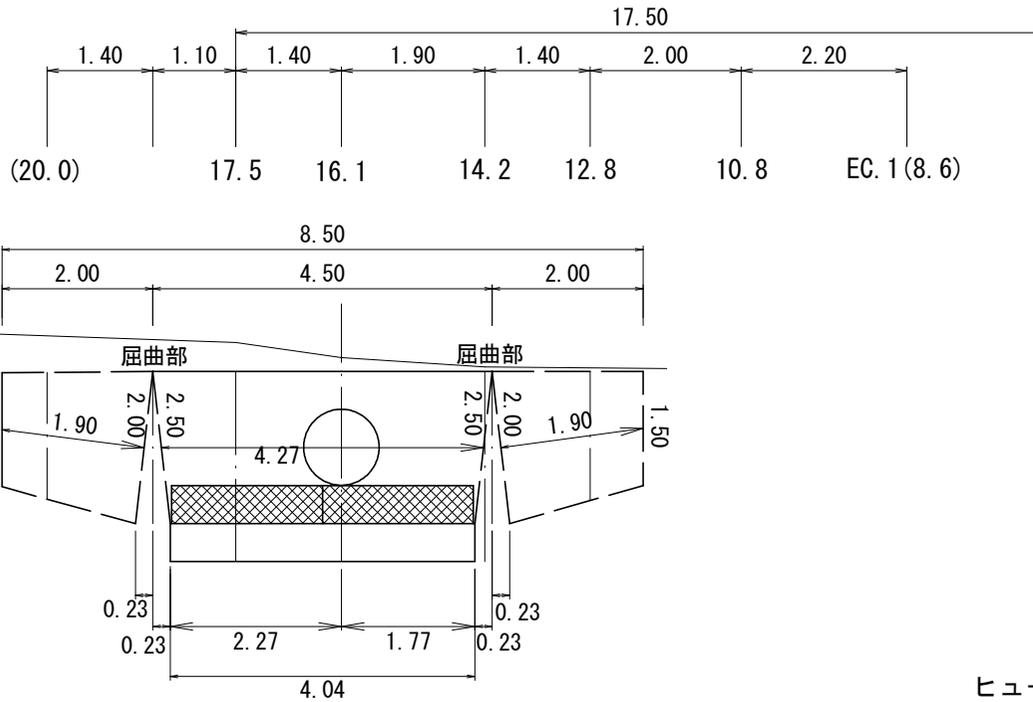
関東森林管理局  
会津森林管理署

久良谷林道

S=1:100

1号箇所展開図(呑口)

5



## 数量表

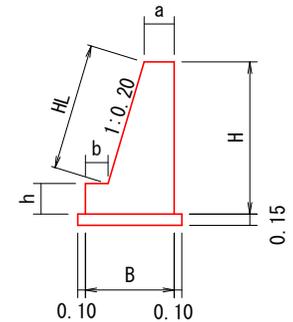
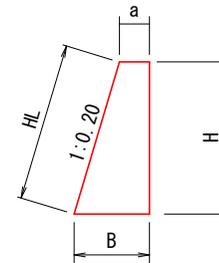
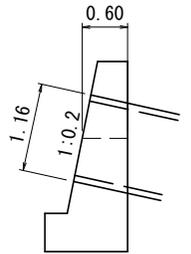
H	n	a	b	h	B	HL	コンクリート	型枠	敷レキ
m	m	m	m	m	m	m	m <sup>3</sup>	m <sup>2</sup>	m <sup>3</sup>
1.50	0.20	0.40			0.700	1.53	0.825	3.03	
2.00	0.20	0.40			0.800	2.04	1.200	4.04	
2.50	0.20	0.40	0.30	0.50	1.100	2.04	1.750	5.04	0.20

ヒューム管φ1000

$$A = 0.58 \times 0.58 \times 3.14 = 1.06 \text{m}^2$$

$$\text{コンクリート控除} = 1.06 \times 0.60 = 0.64 \text{m}^3$$

$$\text{型枠 控除} = 1.06 \times (1.020 + 1.000) = 2.14 \text{m}^2$$





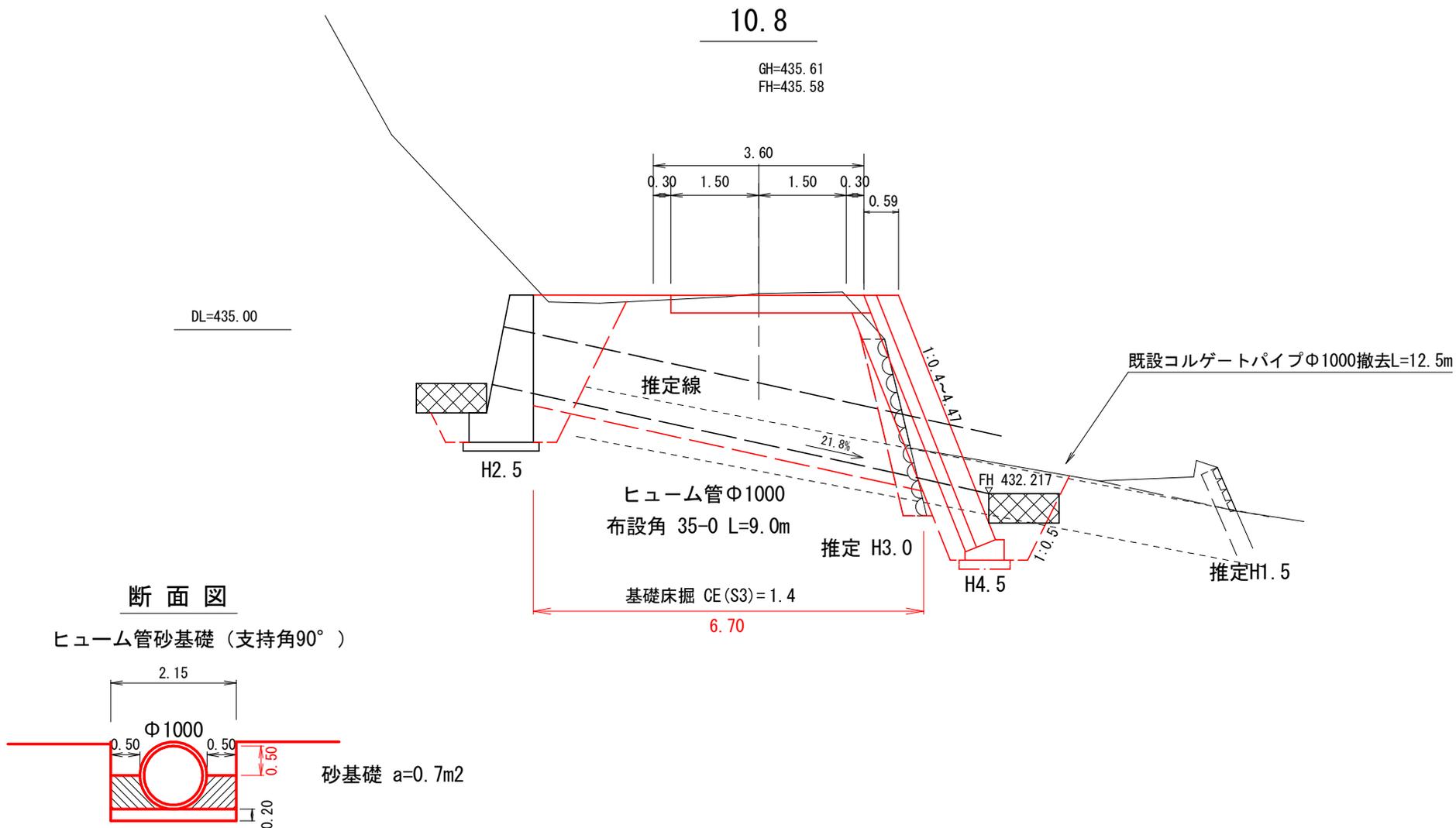
# 排水施設詳細図 S=1:100

関東森林管理局  
会津森林管理署

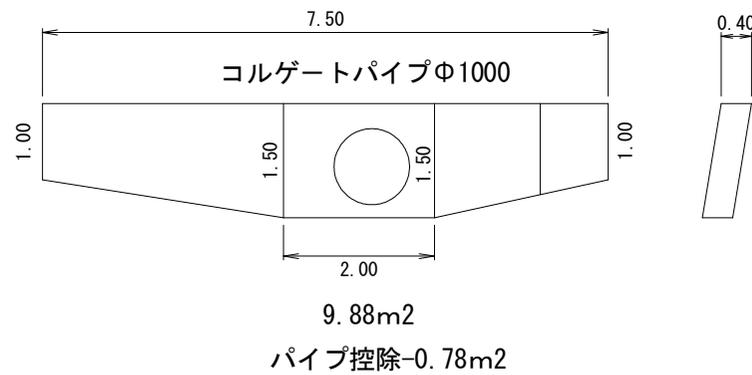
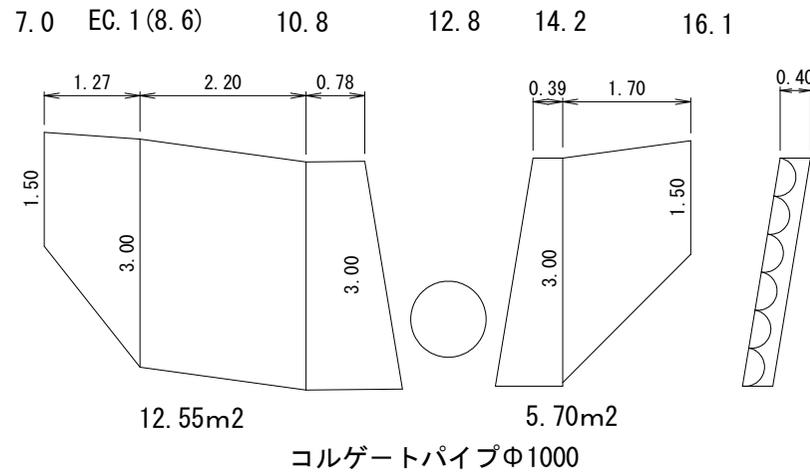
久良谷林道  
S=1:100

排水施設詳細図

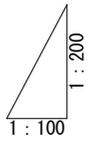
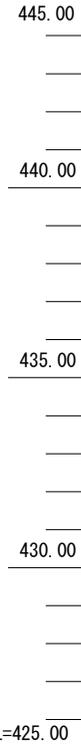
7



取り壊し図(吐口) S=1:100







施工延長 L=13.0m

重力式コンクリート擁壁  
GW-1.5-I (b-s)

重力式コンクリート擁壁  
GW-1.5-I (b-s)

ヒューム管φ1350  
L=16.7m

勾配						
盛土高	0.00	0.05	3.08	2.49	0.04	0.00
切土高	0.00					0.00
計画高	439.94	439.95	439.97	439.99	440.01	440.01
地盤高	439.94	439.90	436.89	437.50	439.97	440.01
追加距離	0.0	2.0	5.0	9.0	12.0	13.0
測点	0.0	2.0	5.0	8.0	11.0	13.0
曲線						

2号箇所横断面図

11-1

2.0

GH=439.90

FH=439.95

CA(S3) = 0.7  
BA = 0.7  
CE(S3) = 4.4  
埋戻 = 2.4

DL=440.00

FH 438.00

H1.5

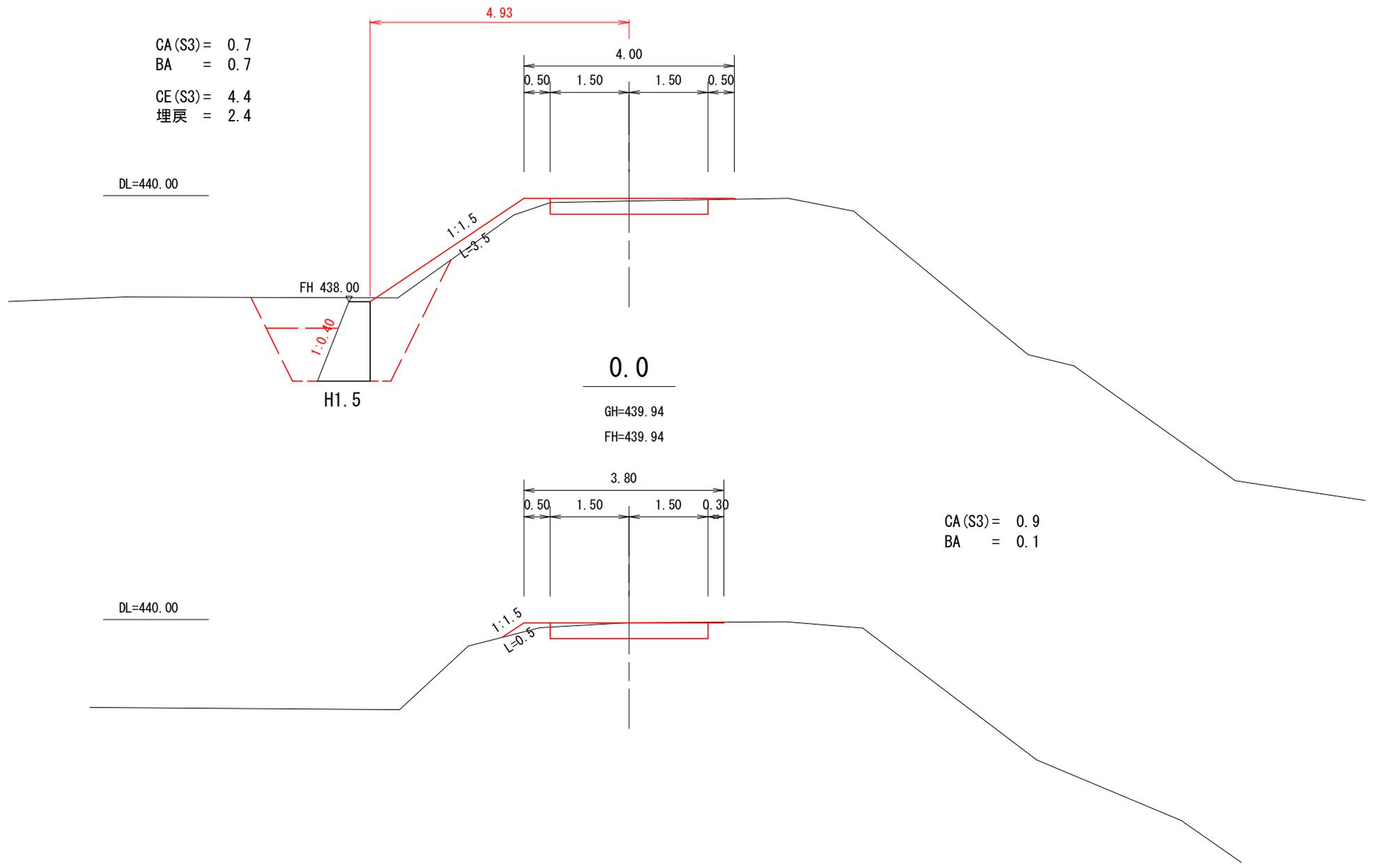
0.0

GH=439.94

FH=439.94

DL=440.00

CA(S3) = 0.9  
BA = 0.1



5.0

GH=436.89  
FH=439.97

DL=440.00

4.95

4.00

0.50 1.50 1.50 0.50

CA(S3) = 1.5  
BA = 18.7  
CE(S3) = 13.6  
埋戻 = 4.5

呑口掘取=9.9

FH 438.00

H3.0

推定H2.5

CE(S3) = 5.6  
埋戻 = 2.4

1:1.5  
L=1.2

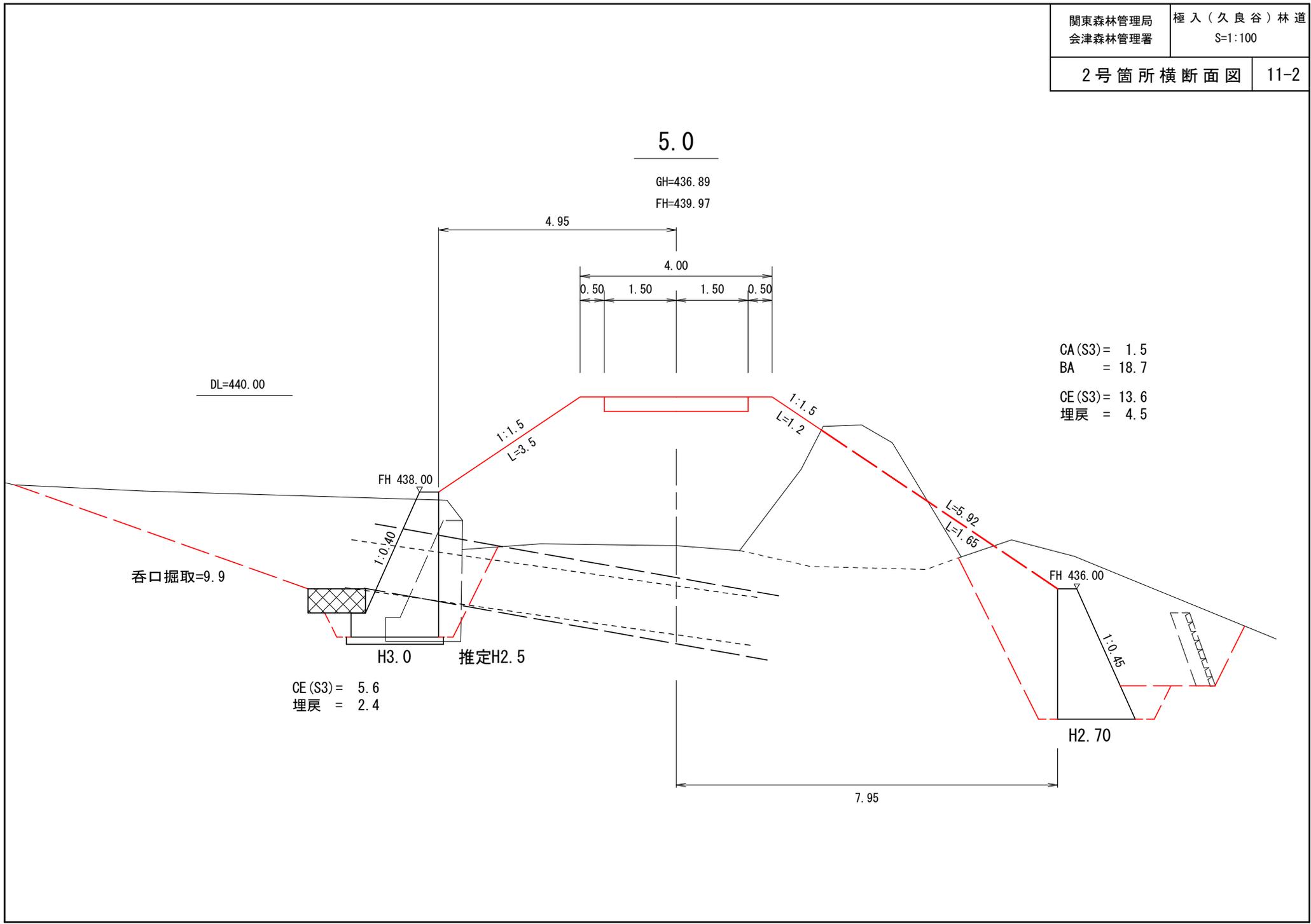
L=5.92  
L=1.65

FH 436.00

1:0.45

H2.70

7.95



8.0

GH=437.50  
FH=439.99

DL=440.00

CA(S3) = 0.0  
BA = 25.5  
CE(S3) = 17.2  
埋戻 = 6.5

呑口掘取=6.0

推定H2.5

FH 438.00

推定H2.5

H3.0

CE(S3) = 6.1  
埋戻 = 1.8

1:1.5  
L=3.6

1:1.5  
L=7.2

17.66%

ヒューム管φ1350  
L=16.7m

FH 435.500  
H2.5

H4.0

7.98

4.98

4.00

0.50

1.50

1.50

0.50

11.0

GH=439.97  
FH=440.01

DL=440.00

5.01

4.000

0.500 1.500 1.500 0.500

CA(S3)= 0.7  
BA = 0.2  
CE(S3)= 18.3  
埋戻 = 9.3

FH 438.00

H1.5

CE(S3)= 7.5  
埋戻 = 2.7

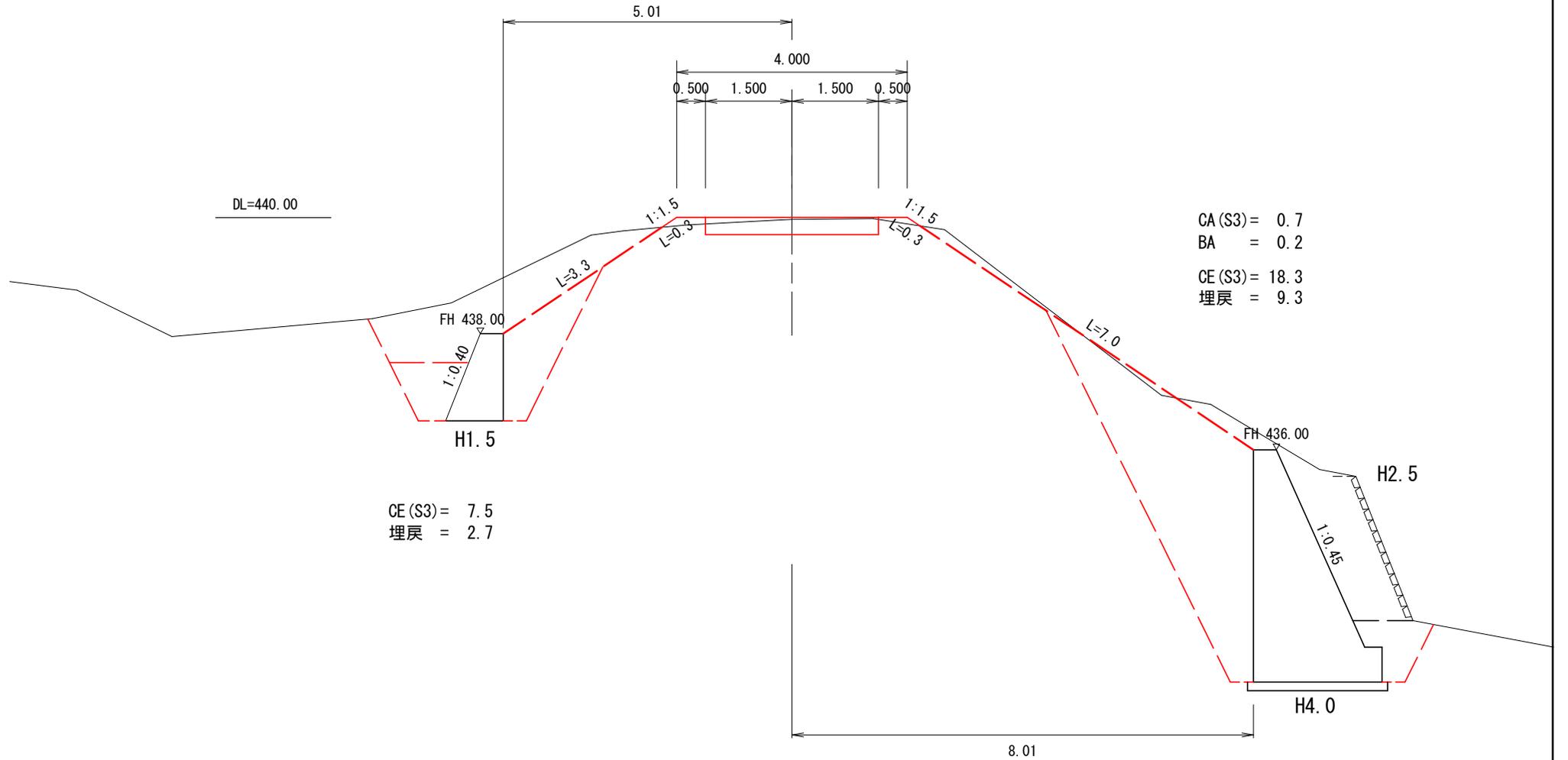
L=7.0

FH 436.00

H2.5

H4.0

8.01





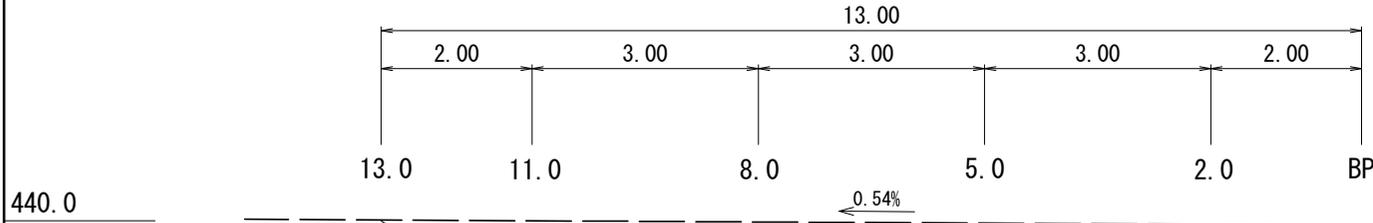
# 2号箇所展開図(呑口) S=1:100

関東森林管理局  
会津森林管理署

極入(久良谷)林道  
S=1:100

重力式コンクリート擁壁  
GW-1.5-I(b-s)

2号箇所展開図(呑口) 1 2

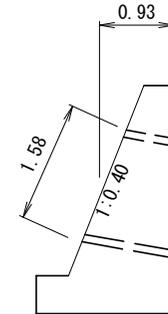
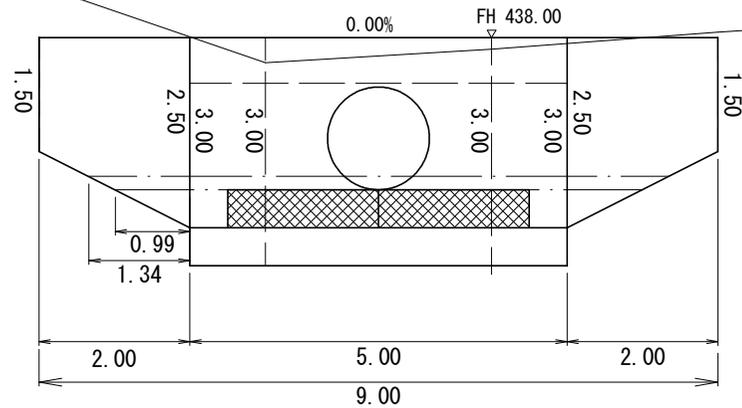


ヒューム管Φ1350

$$A = 0.80 \times 0.80 \times 3.14 = 2.01 \text{m}^2$$

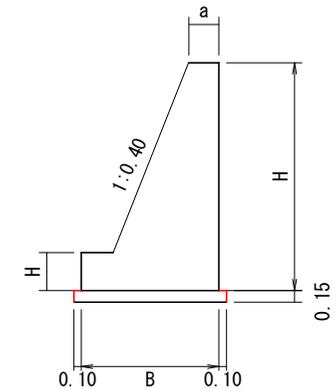
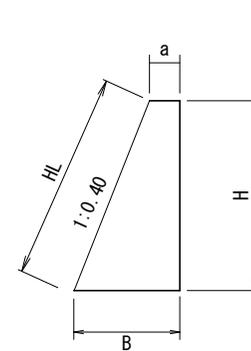
$$\text{コンクリート控除} = 2.01 \times 0.93 = 1.87 \text{m}^3$$

$$\text{型枠控除} = 2.01 \times (1.077 + 1.000) = 4.17 \text{m}^2$$



## 数量表

H	n	a	b	h	B	HL	コンクリート	型枠	敷レキ
m	m	m	m	m	m	m	m <sup>3</sup>	m <sup>2</sup>	m <sup>3</sup>
1.50	0.40	0.40			1.000	1.62	1.050	3.12	
2.00	0.40	0.40			1.400	2.69	2.250	5.19	
2.50	0.40	0.40	0.30	0.50	1.700	2.69	3.100	6.19	0.29



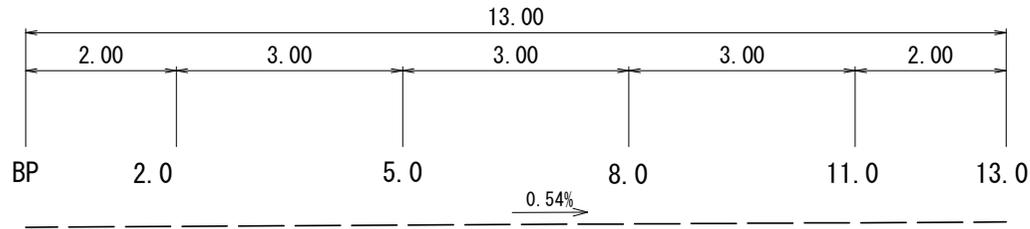
# 2号箇所展開図(吐口) S=1:100

関東森林管理局  
会津森林管理署

極入(久良谷)林道  
S=1:100

重力式コンクリート擁壁  
GW-1.5-I(b-s)

2号箇所展開図(吐口) 13

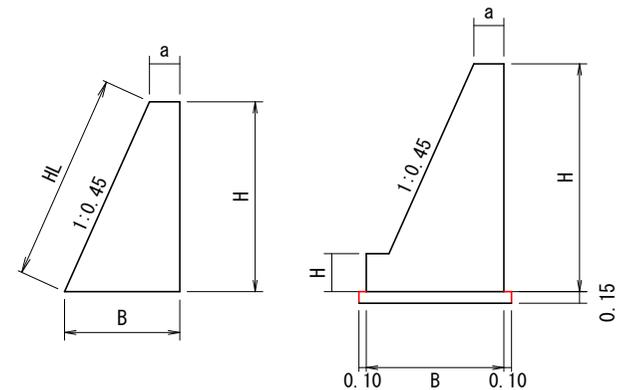
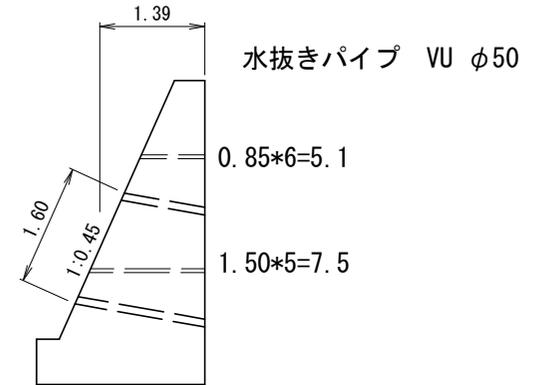
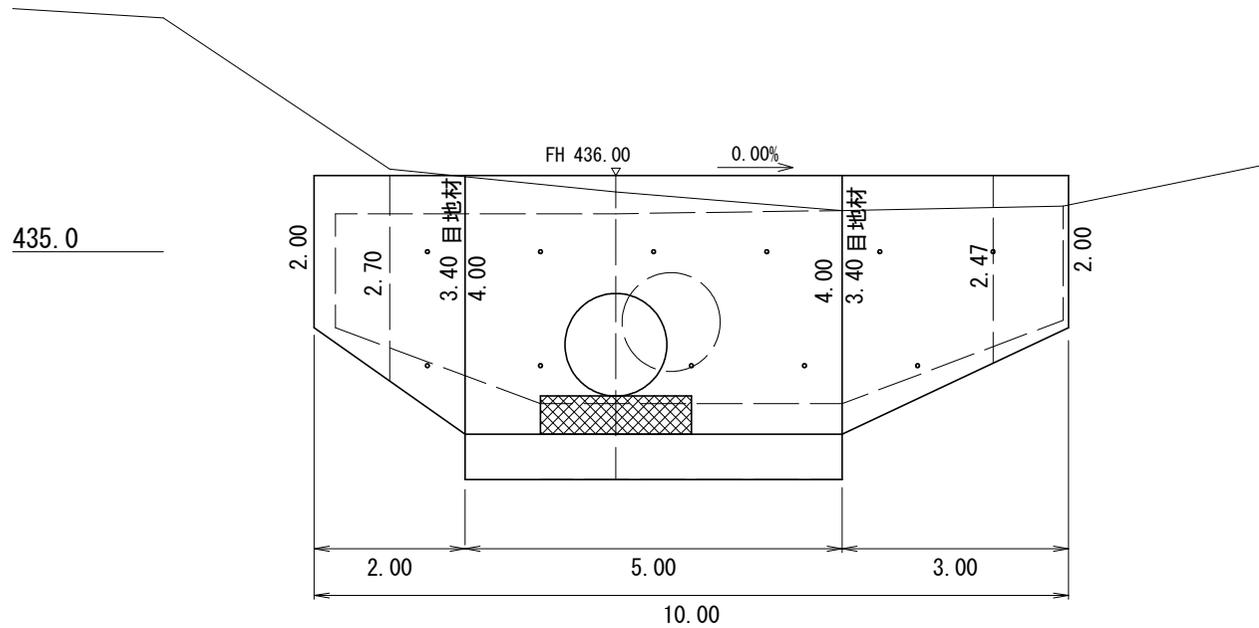


ヒューム管Φ1350

$$A=0.80 \times 0.80 \times 3.14 = 2.01 \text{m}^2$$

$$\text{コンクリート控除} = 2.01 \times 1.39 = 2.79 \text{m}^3$$

$$\text{型枠控除} = 2.01 \times (1.097 + 1.000) = 4.22 \text{m}^2$$



数量表

H	n	a	b	h	B	HL	コンクリート	型枠	敷レキ
m	m	m	m	m	m	m	m <sup>3</sup>	m <sup>2</sup>	m <sup>3</sup>
2.00	0.45	0.40			1.300	2.19	1.700	4.19	
3.40	0.45	0.40			1.930	3.73	3.961	7.13	
4.00	0.45	0.40	0.30	0.60	2.230	3.73	5.299	8.33	0.36

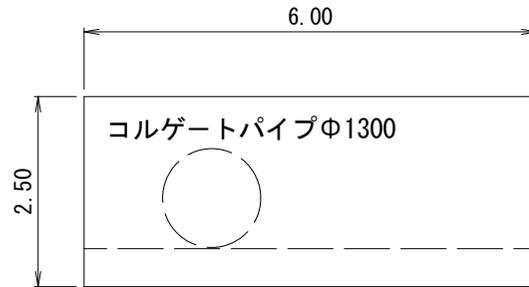


# 取り壊し図

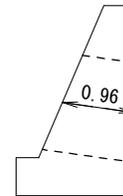
S=1:100

取り壊し図

15



推定H2.5



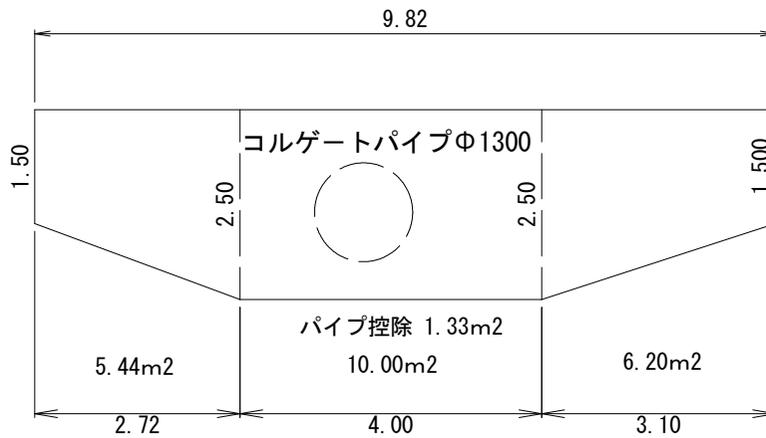
コンクリート擁壁(?口)

$$(2.44 \times 6.00) - 1.28 = 13.36\text{m}^3$$

$$\text{パイプ控除 } 1.33 \times 0.96 = 1.28\text{m}^2$$

$$13.36 \times 2.35 = 31.4\text{t}$$

2.44m<sup>2</sup>



コンクリートブロック(吐口)

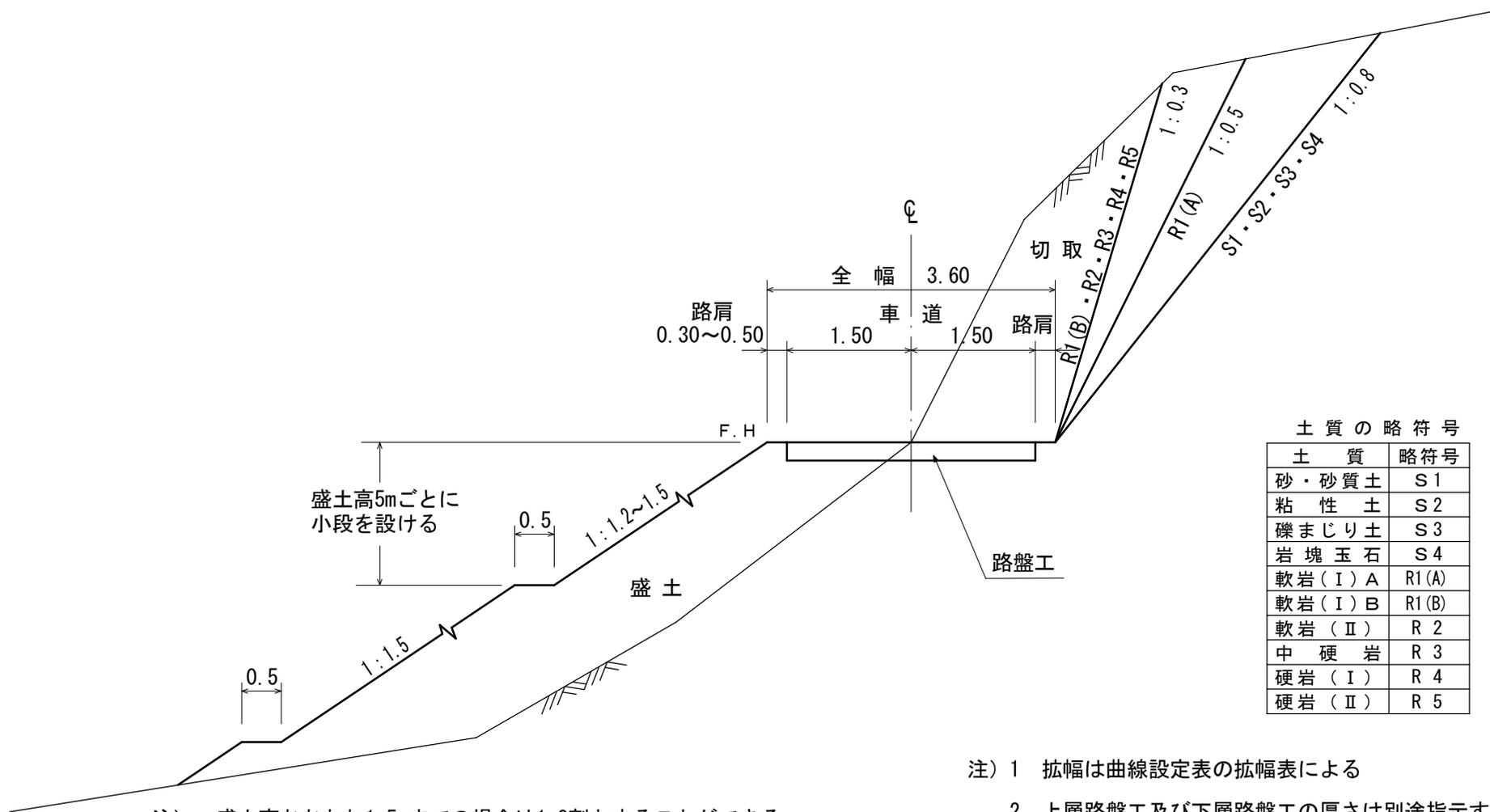
$$5.44 + 10.00 + 6.20 - 1.33 = 20.31\text{m}^2$$

$$20.31 \times 0.4 = 8.12\text{m}^3$$

$$8.12 \times 2.35 = 19.1\text{t}$$

# 林道 土工標準図

S=free



土質の略符号

土質	略符号
砂・砂質土	S1
粘性土	S2
礫まじり土	S3
岩塊玉石	S4
軟岩(I)A	R1(A)
軟岩(I)B	R1(B)
軟岩(II)	R2
中硬岩	R3
硬岩(I)	R4
硬岩(II)	R5

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

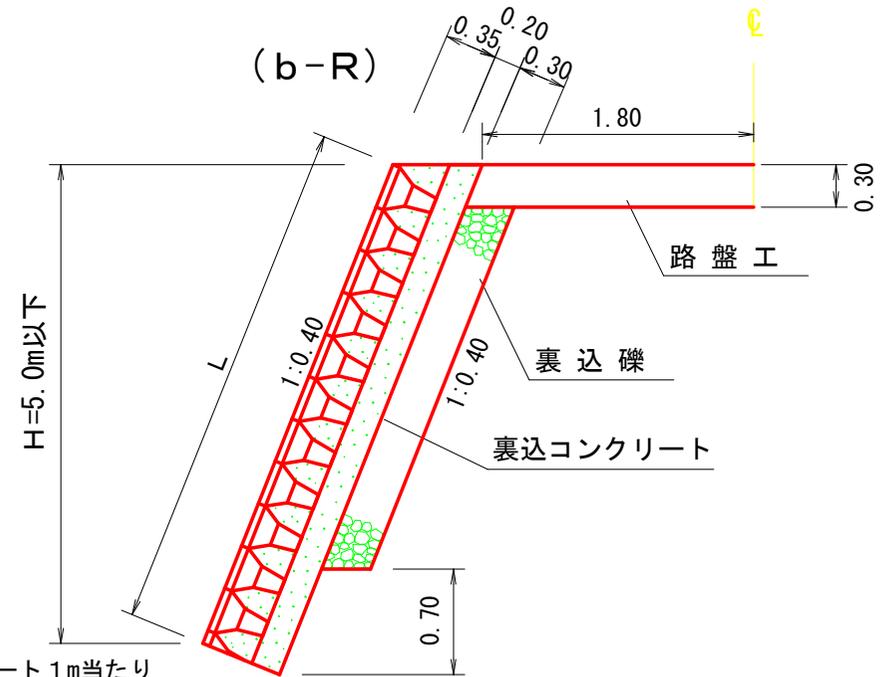
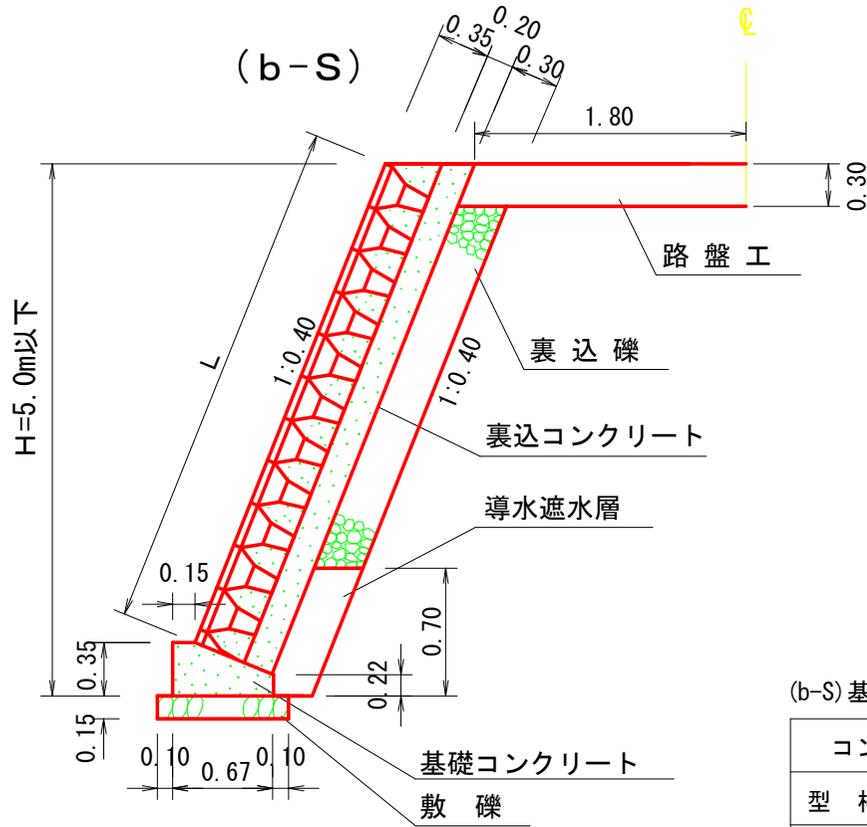
注) 1 拡幅は曲線設定表の拡幅表による

2 上層路盤工及び下層路盤工の厚さは別途指示する

# 路側コンクリートブロック積工

S=1:50

## BW-L-N



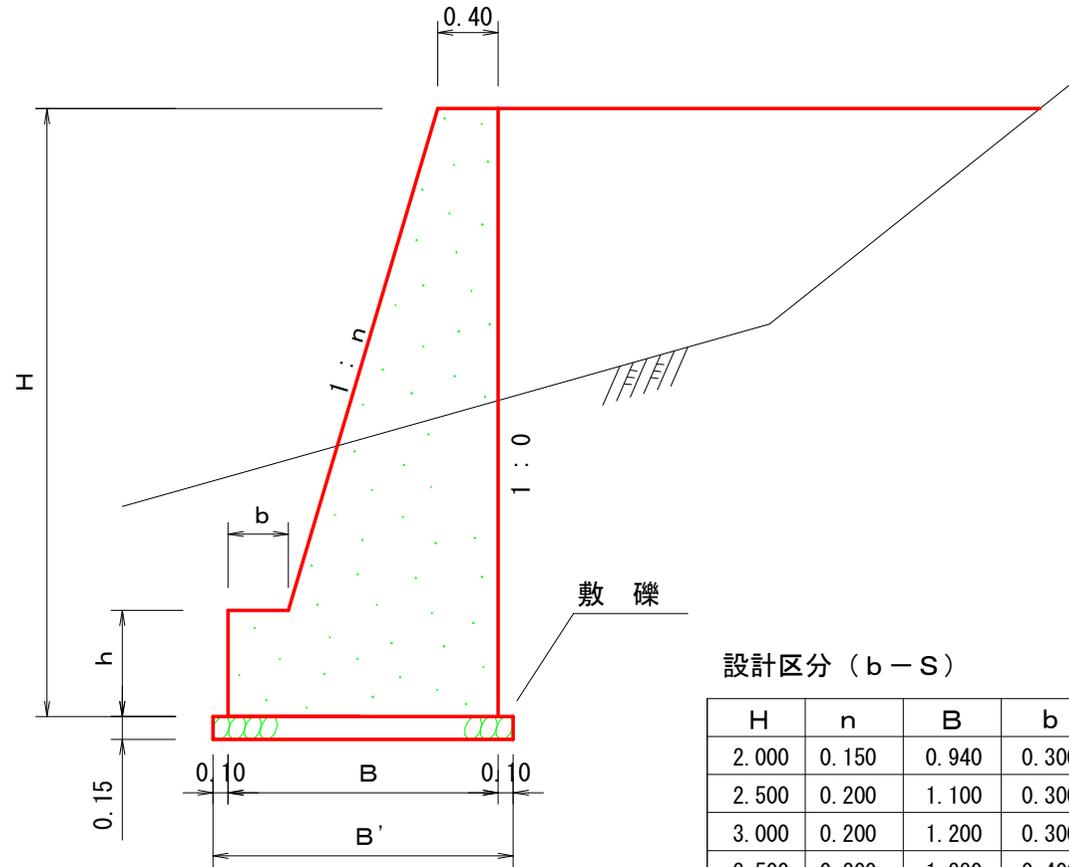
(b-S) 基礎コンクリート 1m 当たり

コンクリート		敷 礫
型 枠	体 積	体 積
0.49m <sup>2</sup>	0.18m <sup>3</sup>	0.13m <sup>3</sup>

# 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)

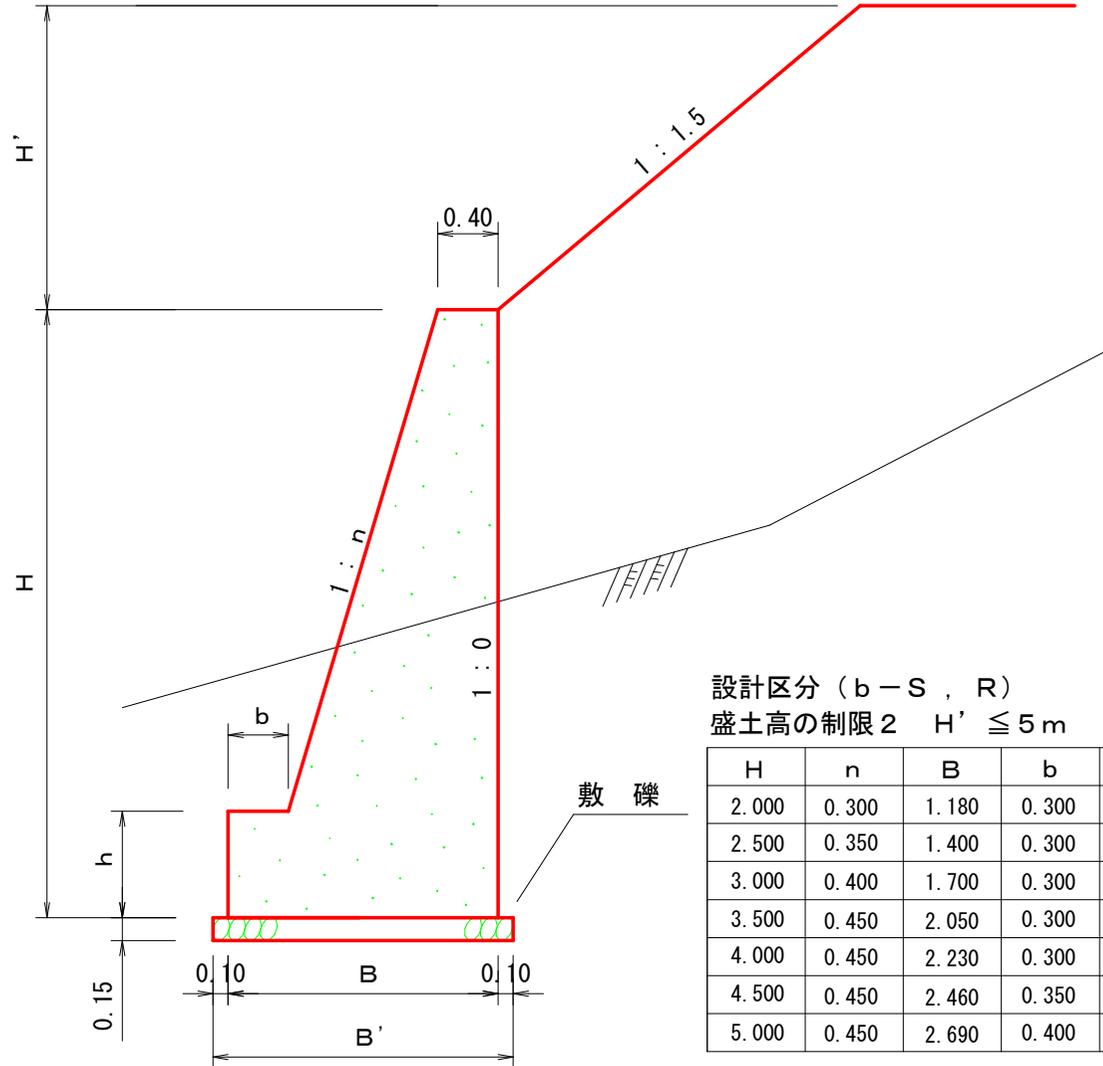
設計区分 (b-R)

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

註) b-Rの場合は敷磔は設計しない。

# 重力式コンクリート擁壁工 $S=1:free$

GW-1.5-I



寸 法 表

設計区分 (b-S, R)

盛土高の制限 2  $H' \leq 5m$

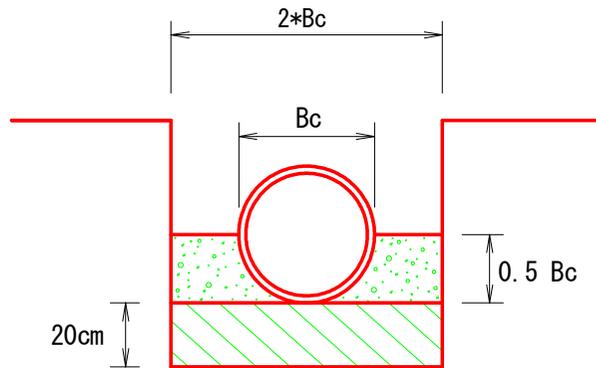
盛土高の制限 2  $H' > 5m$

H	n	B	b	h	B'	H	n	B	b	h	B'
2.000	0.300	1.180	0.300	0.400	1.380	2.000	0.300	1.180	0.300	0.400	1.580
2.500	0.350	1.400	0.300	0.500	1.600	2.500	0.350	1.400	0.300	0.500	1.800
3.000	0.400	1.700	0.300	0.500	1.900	3.000	0.400	1.700	0.300	0.500	2.100
3.500	0.450	2.050	0.300	0.500	2.250	3.500	0.450	2.050	0.300	0.500	2.450
4.000	0.450	2.230	0.300	0.600	2.430	4.000	0.450	2.230	0.300	0.600	2.630
4.500	0.450	2.460	0.350	0.700	2.660	4.500	0.450	2.460	0.350	0.700	2.860
5.000	0.450	2.690	0.400	0.800	2.890	5.000	0.450	2.740	0.450	0.800	3.140

註) b-Rの場合は敷磔は設計しない。

# ヒューム管砂基礎（支持角90°） S=1:free

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 C-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。

# 水叩フトンカゴ工標準図

S=1:free

1.20 × 0.50 × 2.00

