

蛇湊川護岸設計 数量内訳書

工 種	種別・細別	規 格	単 位	数 量	備 考
土 工					
	掘 削	土 砂	m ³	61.7	
	河床盛土		m ³	3.2	
	盛 土	B<2.5m	m ³	63.2	
	床 掘	土 砂	m ³	122.4	
	基面整正		m ²	43.4	
	埋 戻	W1<1m	m ³	9.3	
	残土処理	土 砂	m ³	100.0	
護岸工					
	練積ブロック工	控 35cm	m ²	311.0	
	胴込コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	m ³	59.1	
	裏込碎石	RC-40	m ³	139.6	
	基礎工	H=250	m	112.4	
	天端工	H=200	m	110.9	
	目地材	t=10	m ²	16.5	
小口止工					
	コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	m ³	3.0	
	型 枠	無 筋	m ²	23.4	
張コンクリート					
	コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	m ³	3.6	
	型 枠	無 筋	m ²	5.5	
底張工					
	コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	m ³	112.7	

蛇湍川護岸設計 数量内訳書

[illegible]

[illegible][illegible]

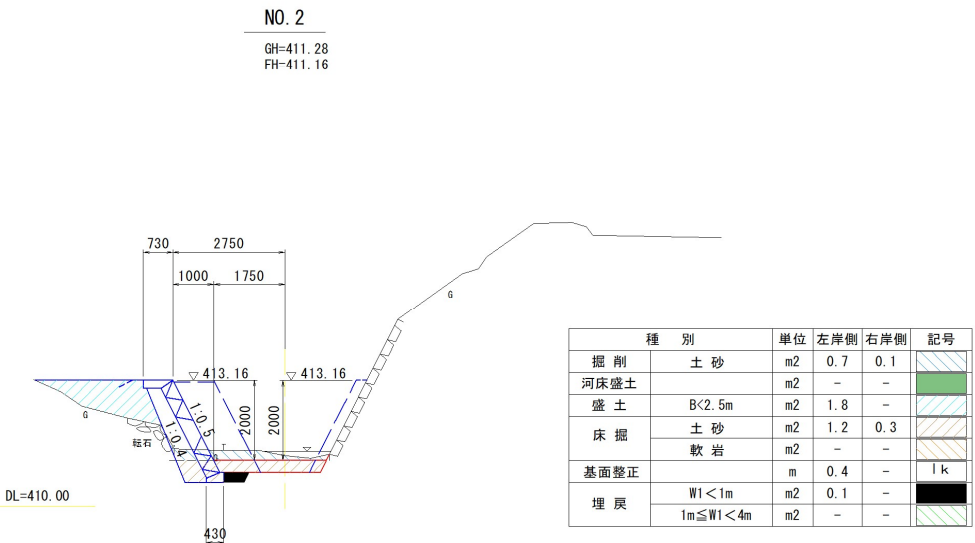
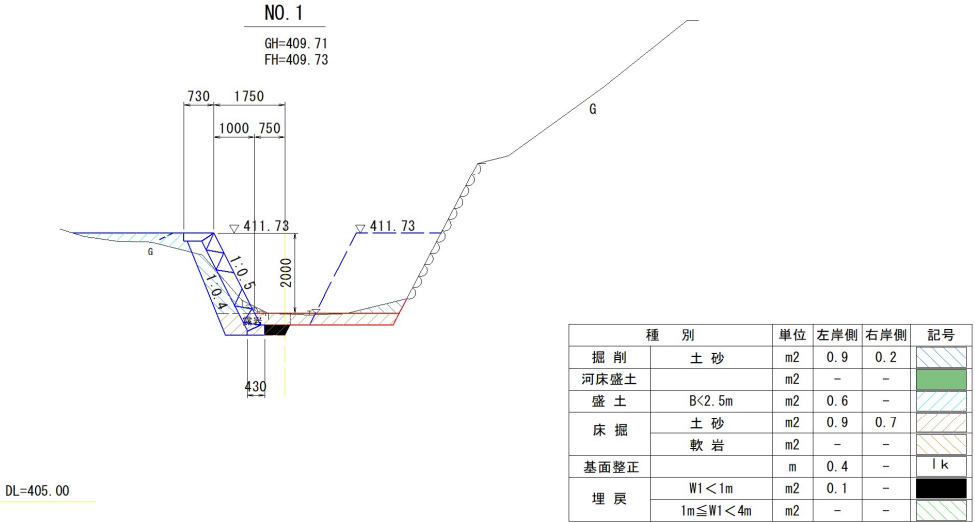
[illegible]

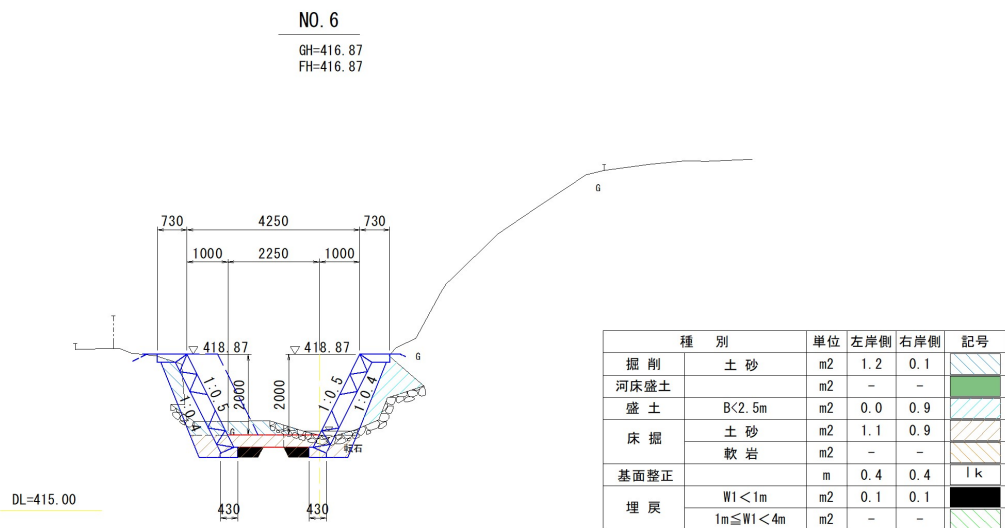
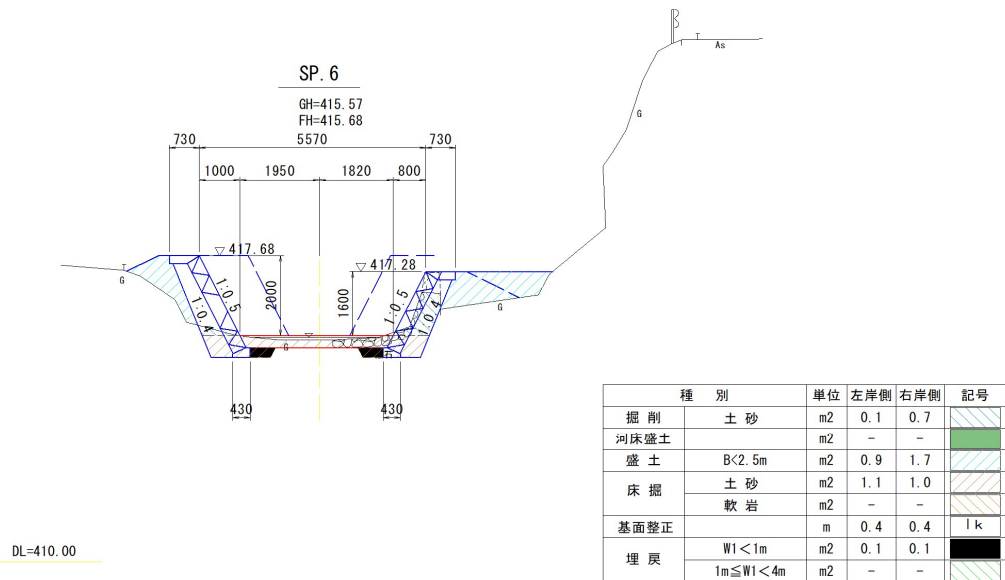
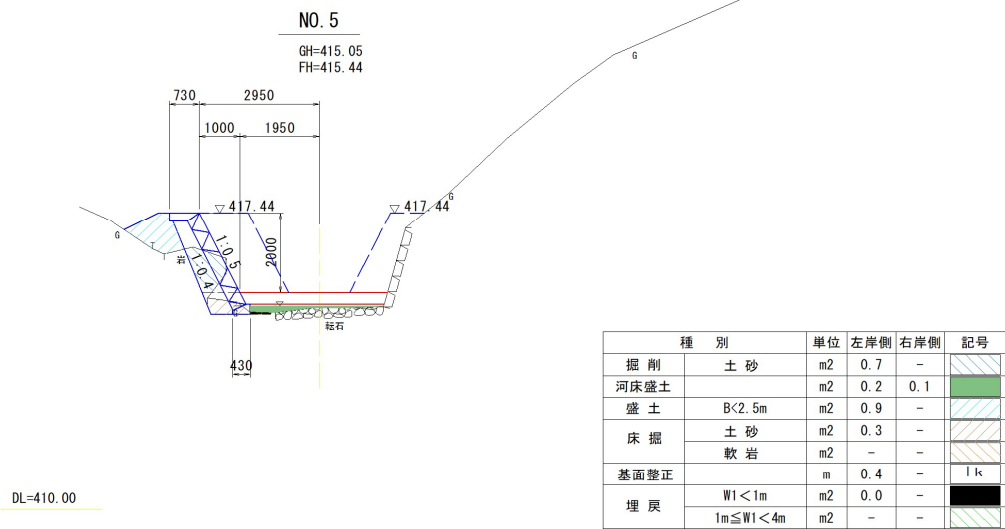
測点	距離	掘 削			河床盛土			盛 土		
		断面積	平均 断面積	立積	断面積	平均 断面積	立積	断面積	平均 断面積	立積
No.0-26.2	0.00	5.0								
IP. A	8.30	0.2	2.60	21.6				1.2	0.60	5.0
IP. B	15.70	2.1	1.15	18.1				0.2	0.70	11.0
No.0	2.20	1.2	1.65	3.6				0.5	0.35	0.8
No.1	20.00	0.2	0.70	14.0					0.25	5.0
No.2	20.00	0.1	0.15	3.0						
No.2+10.88	10.88	0.4	0.25	2.7						
No.3	9.12	0.4	0.40	3.6						
No.3+5.80	5.80	0.2	0.30	1.7	0.2	0.10	0.6	0.0		
No.4	14.20	0.2	0.20	2.8		0.10	1.4	1.4	0.70	9.9
No.5	20.00		0.10	2.0	0.1	0.05	1.0		0.70	14.0
SP. 6	3.301	0.7	0.35	1.2		0.05	0.2	1.7	0.85	2.8
No.6	16.699	0.1	0.40	6.7				0.9	1.30	21.7
No.7	20.00	1.6	0.85	17.0				0.2	0.55	11.0
No.7+19.00	19.00	0.4	1.00	19.0				0.2	0.20	3.8
No.8	1.00	0.7						0.0		
No.8+2.80	2.80	0.7	0.70	2.0				0.0	0.00	0.0
計	189.00			61.7			3.2			63.2

右岸側 立積（面積）計算書

2/2

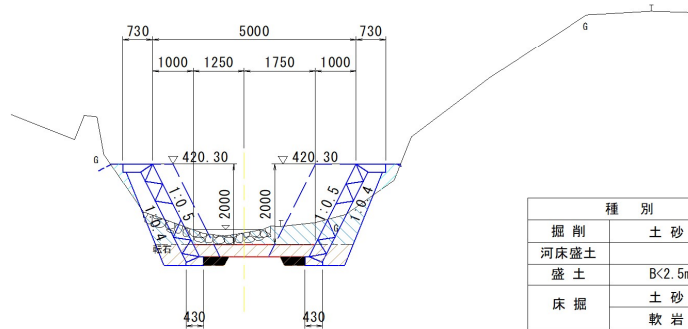
測点	距離	床 掘			基面整正			埋 戻		
		断面積	平均 断面積	立積	長さ	平均 長さ	面積	断面積	平均 断面積	立積
No.0-26.2	0.00	1.1			0.4			0.1		
IP. A	8.30	1.3	1.20	10.0	0.4	0.40	3.3	0.1	0.10	0.8
IP. B	15.70	1.9	1.60	25.1	0.4	0.40	6.3	0.1	0.10	1.6
No.0	2.20	1.9	1.90	4.2	0.4	0.40	0.9	0.1	0.10	0.2
No.1	20.00	0.7	1.30	26.0		0.20	4.0		0.05	1.0
No.2	20.00	0.3	0.50	10.0						
No.2+10.88	10.88	1.1	0.70	7.6	0.4	0.20	2.2	0.1	0.05	0.5
No.3	9.12	1.1	1.10	10.0	0.4	0.40	3.6	0.1	0.10	0.9
No.3+5.80	5.80	0.5	0.80	4.6	0.4	0.40	2.3		0.05	0.3
No.4	14.20	1.1	0.80	11.4	0.4	0.40	5.7	0.1	0.05	0.7
No.5	20.00		0.55	11.0		0.20	4.0		0.05	1.0
SP. 6	3.301	1.0	0.50	1.7	0.4	0.20	0.7	0.1	0.05	0.2
No.6	16.699	0.9	0.95	15.9	0.4	0.40	6.7	0.1	0.10	1.7
No.7	20.00	1.6	1.25	25.0	0.4	0.40	8.0	0.1	0.10	2.0
No.7+19.00	19.00	0.8	1.20	22.8	0.4	0.40	7.6	0.1	0.10	1.9
No.8	1.00	0.6	0.70	0.7	0.7	0.55	0.6		0.05	0.1
No.8+2.80	2.80	0.6	0.60	1.7	0.7	0.70	2.0			
計	189.00			122.4			43.4			9.3





NO. 7

GH=418.59
FH=418.30

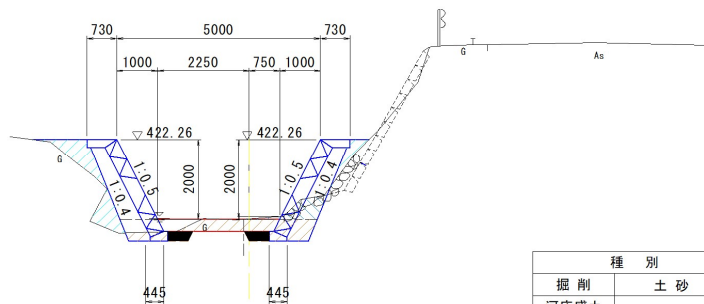


DL=415.00

種 別	単位	左岸側	右岸側	記号
掘削	土砂	m2	0.9	1.6
河床盛土	m2	-	-	
盛土	B<2.5m	m2	0.2	0.2
床掘	土砂	m2	1.0	1.6
	軟岩	m2	-	-
基面整正	m	0.4	0.4	l k
埋戻	W1<1m	m2	0.1	0.1
	1m≤W1<4m	m2	-	-

NO. 7+19.00

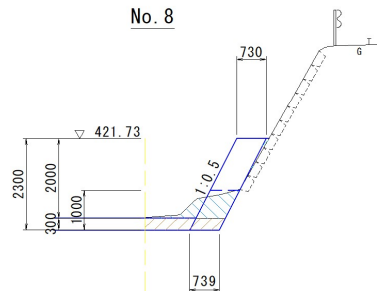
GH=420.27
FH=420.26 (419.66)



DL=415.00

種 別	単位	左岸側	右岸側	記号
掘削	土砂	m2	-	0.4
河床盛土	m2	-	-	
盛土	B<2.5m	m2	1.0	0.2
床掘	土砂	m2	0.8	0.8
	軟岩	m2	-	-
基面整正	m	0.4	0.4	l k
埋戻	W1<1m	m2	0.1	0.1
	1m≤W1<4m	m2	-	-

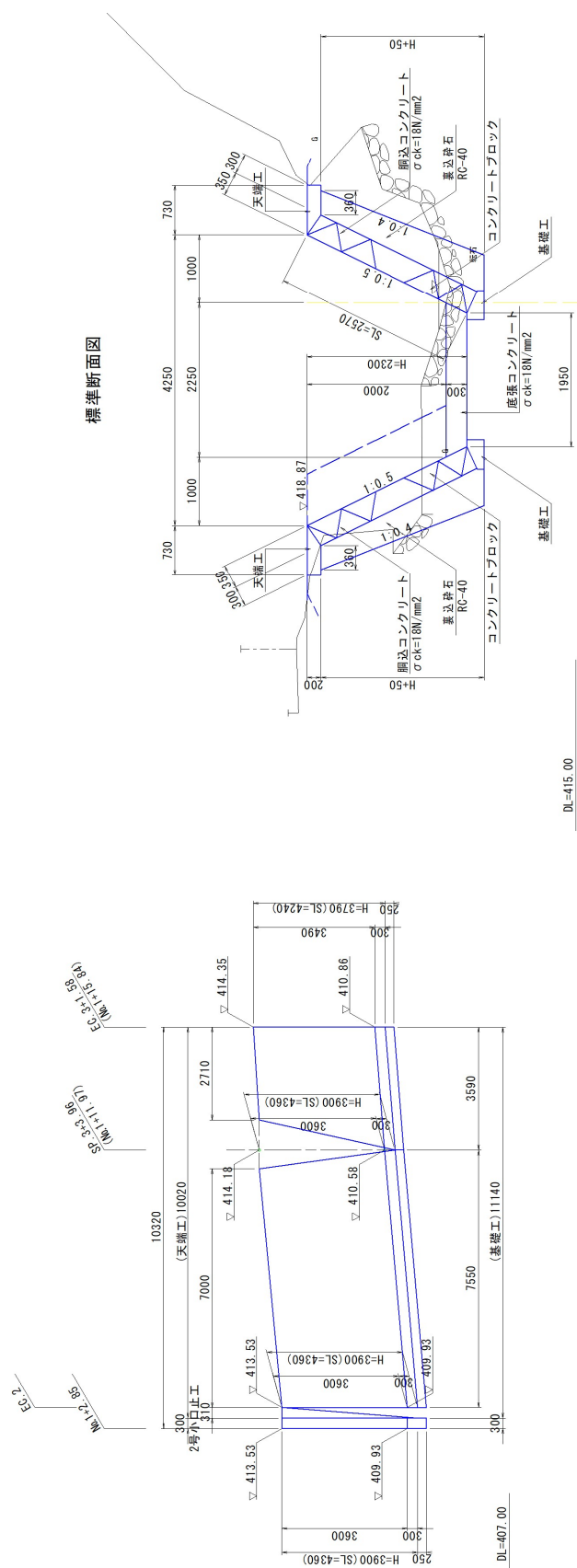
No. 8

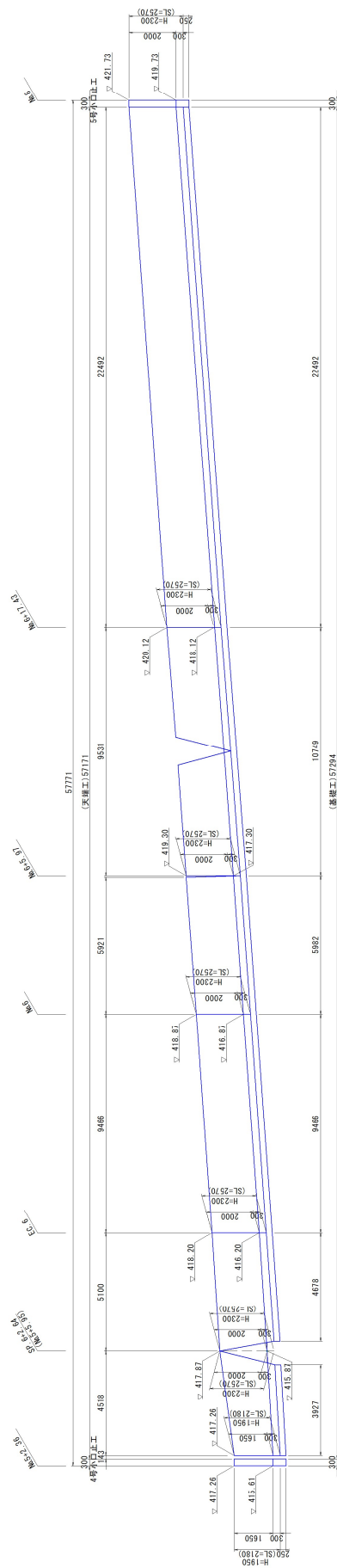
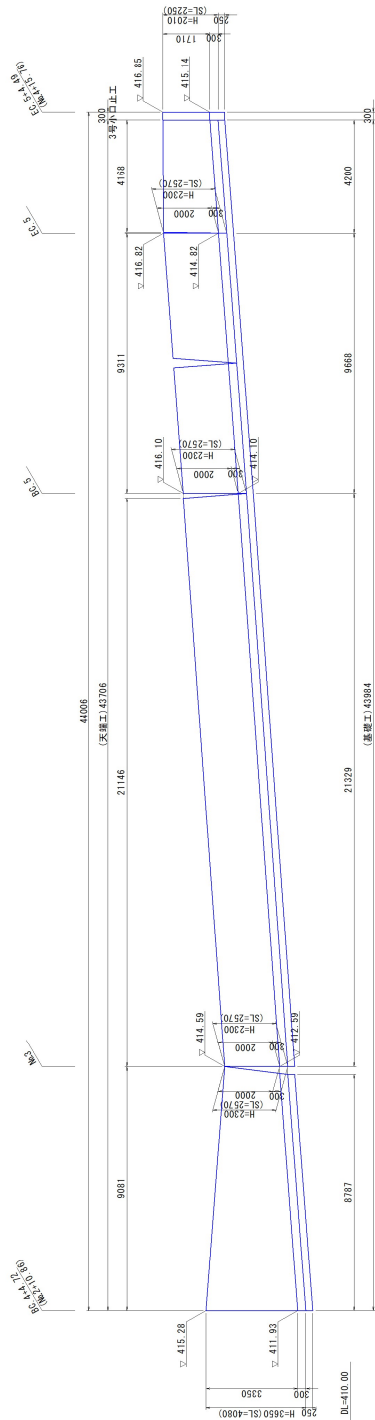


種 別	単位	左岸側	右岸側	記号
掘削	土砂	m2	-	0.7
河床盛土	m2	-	-	
盛土	B<2.5m	m2	-	0.0
床掘	土砂	m2	-	0.6
	軟岩	m2	-	-
基面整正	m	-	0.7	l k
埋戻	W1<1m	m2	-	-
	1m≤W1<4m	m2	-	-

護岸工 数量集計表

細 別	規 格	単位	右岸側		摺付け 張コンクリート		計
練積ブロック工	控 35cm	m ²	310.95				310.95
胴込コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	m ³	59.08				59.08
裏込碎石	RC-40	m ³	139.61				139.61
基礎工	H=250	m	112.4				112.4
天端工	H=200	m	110.9				110.9
目地材	t=10	m ²	16.52				16.52
小口止工							
コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	m ³	2.95				2.95
型 枠	無 筋	m ²	23.40				23.40
張コンクリート							
コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	m ³			3.61		3.61
型 枠	無 筋	m ²			5.53		5.53



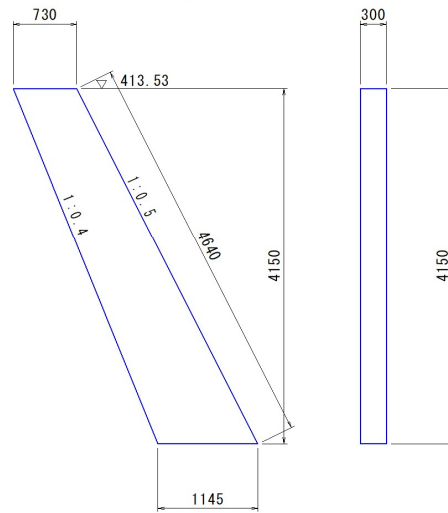


護岸工 (右岸側)		数 量 計 算 書			3/7
工 種	規 格	計 算 式	数 量	単位	備考
練積ブロック工	控 35cm	$1/2 * (5.59 + 4.36) * 1/2 * (10.14 + 9.50) =$	48.85	m ²	No.0-26.2 ~No.0-17.6
		$4.36 * 1/2 * (18.02 + 17.24) =$	76.87	m ²	No.0-17.6 ~No.0+1.22
		$1/2 * (4.36 + 3.90) * 1/2 * (7.60 + 7.34) =$	30.85	m ²	No.0+1.22 ~No.0+7.56
		小計	156.57	m ²	
		$4.36 * 1/2 * (0.31 + 0.00) =$	0.68	m ²	No.1+2.85 ~EC.2
		$4.36 * 1/2 * (7.00 + 7.55) =$	31.72	m ²	EC.2 ~SP.3+3.96
		$1/2 * (4.36 + 4.24) * 1/2 * (2.71 + 3.59) =$	13.55	m ²	SP.3+3.96 ~EC3+1.58
		小計	45.95	m ²	
		$1/2 * (4.08 + 2.57) * 1/2 * (9.081 + 8.787) =$	29.71	m ²	BC.4+4.72 ~No.3
		$2.57 * 1/2 * (21.146 + 21.329) =$	54.58	m ²	No.3 ~BC.5
		$2.57 * 1/2 * (9.311 + 9.668) =$	24.39	m ²	BC.5 ~EC.5
		$1/2 * (2.57 + 2.25) * 1/2 * (4.168 + 4.20) =$	10.08	m ²	EC.5 ~EC.5+4.49
		小計	118.76	m ²	
		$2.18 * 1/2 * (0.143 + 0.00) =$	0.16	m ²	No.5+2.36 ~
		$1/2 * (2.18 + 2.57) * 1/2 * (4.518 + 3.927) =$	10.03	m ²	~ SP.6+2.64
		$2.57 * 1/2 * (5.10 + 4.678) =$	12.56	m ²	SP.6+2.64 ~EC.6
		$2.57 * 9.466 =$	24.33	m ²	EC.6 ~No.6
		$2.57 * 1/2 * (5.921 + 5.982) =$	15.30	m ²	No.6 ~No.6+5.97
		$2.57 * 1/2 * (9.531 + 10.749) =$	26.06	m ²	No.6+5.97 ~No.6+17.43
		$2.57 * 22.492 =$	57.80	m ²	No.6+17.43 ~No.8
		小計	146.24	m ²	
		計	310.95	m ²	
胴込コンクリート	$\sigma_{ck} = 18\text{N/mm}^2$	$310.95 * 0.19 =$	59.08	m ³	

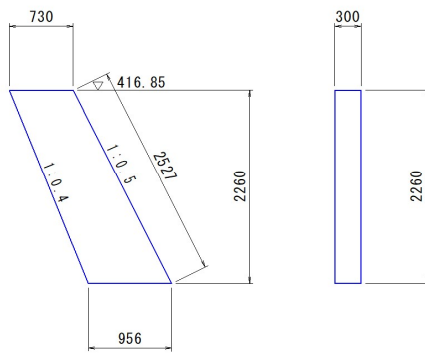
護岸工（右岸側）		数 量 計 算 書			4/7
工 種	規 格	計 算 式	数 量	単位	備考
裏込碎石	RC-40	$A1=1/2*(0.36+0.865)*5.05=3.09m^2$			H=5000
		$A2=1/2*(0.36+0.755)*3.95=2.20m^2$			H=3900
		$A3=1/2*(0.36+0.714)*3.54=1.90m^2$			H=3490
		$A4=1/2*(0.36+0.744)*3.84=2.12m^2$			H=3790
		$A5=1/2*(0.36+0.73)*3.70=2.02m^2$			H=3650
		$A6=1/2*(0.36+0.595)*2.35=1.12m^2$			H=2300
		$A7=1/2*(0.36+0.566)*2.06=0.95m^2$			H=2010
		$A8=1/2*(0.36+0.56)*2.00=0.92m^2$			H=1950
		$1/2*(3.09+2.20)*1/2*(10.14+9.50)=$	25.97	m ³	No.0-26.2 ~No.0-17.6
		$2.20*1/2*(18.02+17.24)=$	38.79	m ³	No.0-17.6 ~No.0+1.22
		$1/2*(2.20+1.90)*1/2*(7.60+7.34)=$	15.31	m ³	No.0+1.22 ~No.0+7.56
		$2.20*1/2*(0.31+0.00)=$	0.34	m ³	No.1+2.85 ~EC.2
		$2.20*1/2*(7.00+7.55)=$	16.01	m ³	EC.2 ~SP.3+3.96
		$1/2*(2.20+2.12)*1/2*(2.71+3.59)=$	6.80	m ³	SP.3+3.96 ~EC.3+1.58
		$1/2*(2.02+1.12)*1/2*(9.08+8.787)=$	14.03	m ³	BC.4+4.72 ~No.3
		$1.12*1/2*(21.146+21.329)=$	23.79	m ³	No.3 ~BC.5
		$1.12*1/2*(9.311+9.668)=$	10.63	m ³	BC.5 ~EC.5
		$1/2*(1.12+0.95)*1/2*(4.168+4.20)=$	4.33	m ³	EC.5 ~EC.5+4.49
		$0.92*1/2*(0.143+0.00)=$	0.07	m ³	No.5+2.36 ~
		$1/2*(0.92+1.12)*1/2*(4.518+3.927)=$	4.31	m ³	~ SP.6+2.64
		$1.12*1/2*(5.10+4.678)=$	5.48	m ³	SP.6+2.64 ~EC.6
		$1.12*9.466=$	10.60	m ³	EC.6 ~No.6
		$1.12*1/2*(5.921+5.982)=$	6.67	m ³	No.6 ~No.6+5.97
		$1.12*1/2*(9.531+10.749)=$	11.36	m ³	No.6+5.97 ~No.6+17.43
		$1.12*22.492=$	25.19	m ³	No.6+17.43 ~No.8
		計	139.61	m ³	

[illegible]

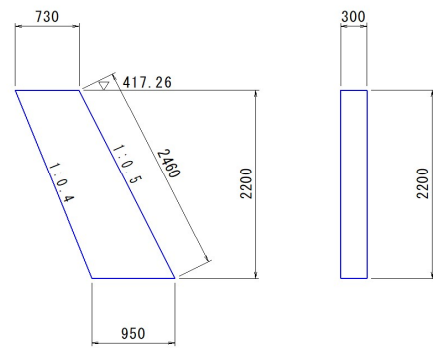
2号小口止工



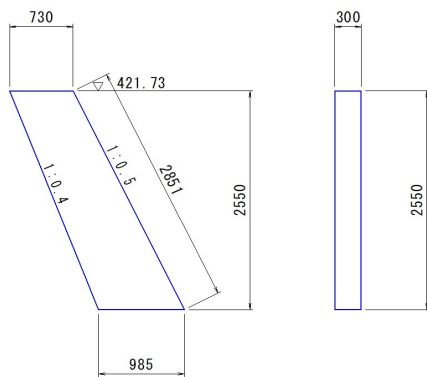
3号小口止工



4号小口止工



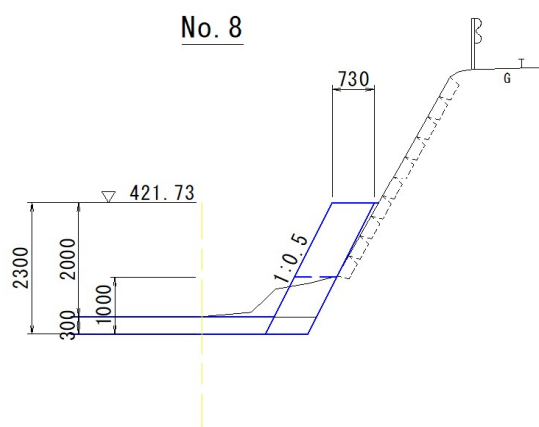
5号小口止工



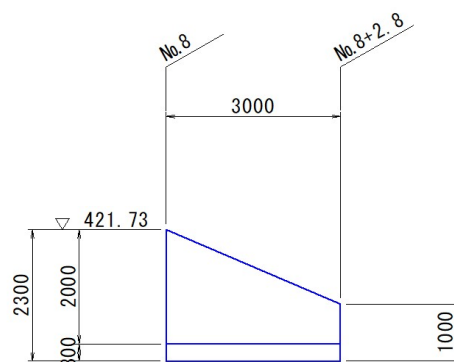
[illegible]

数量計算書

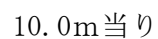
断面図



側面図

[illegible]

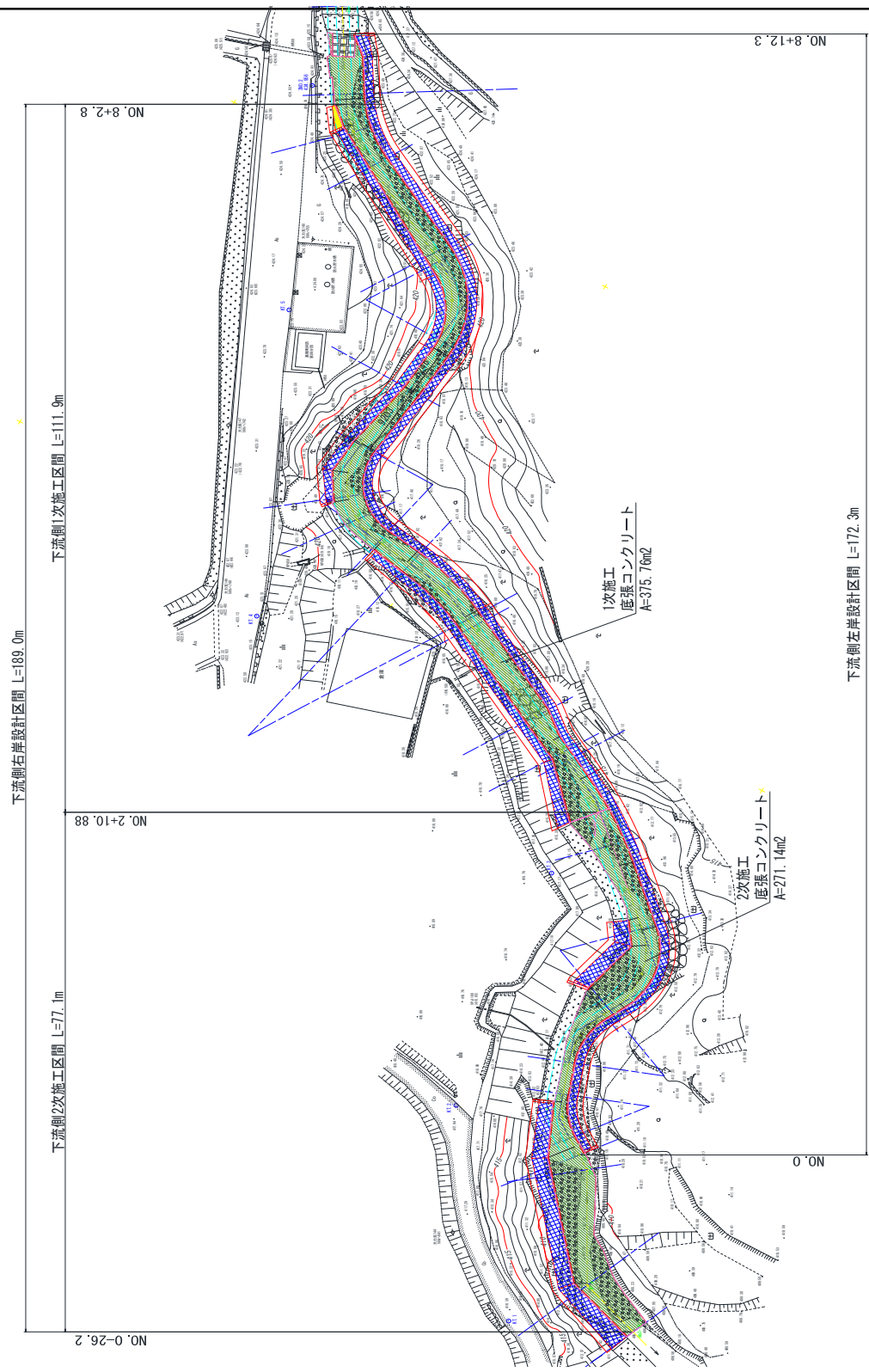
数量計算書

[illegible]

[illegible][illegible]

底張工

数量計算書



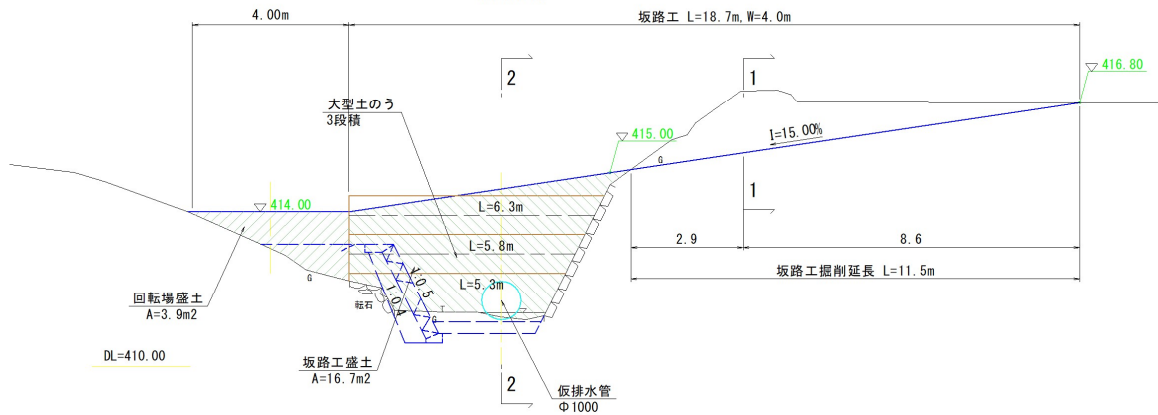
工 種	規 格	計 算 式	数 量	単位	備考
コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N}/\text{mm}^2$	$375.76 \times 0.30 =$	112.73	m ³	

[illegible][illegible]

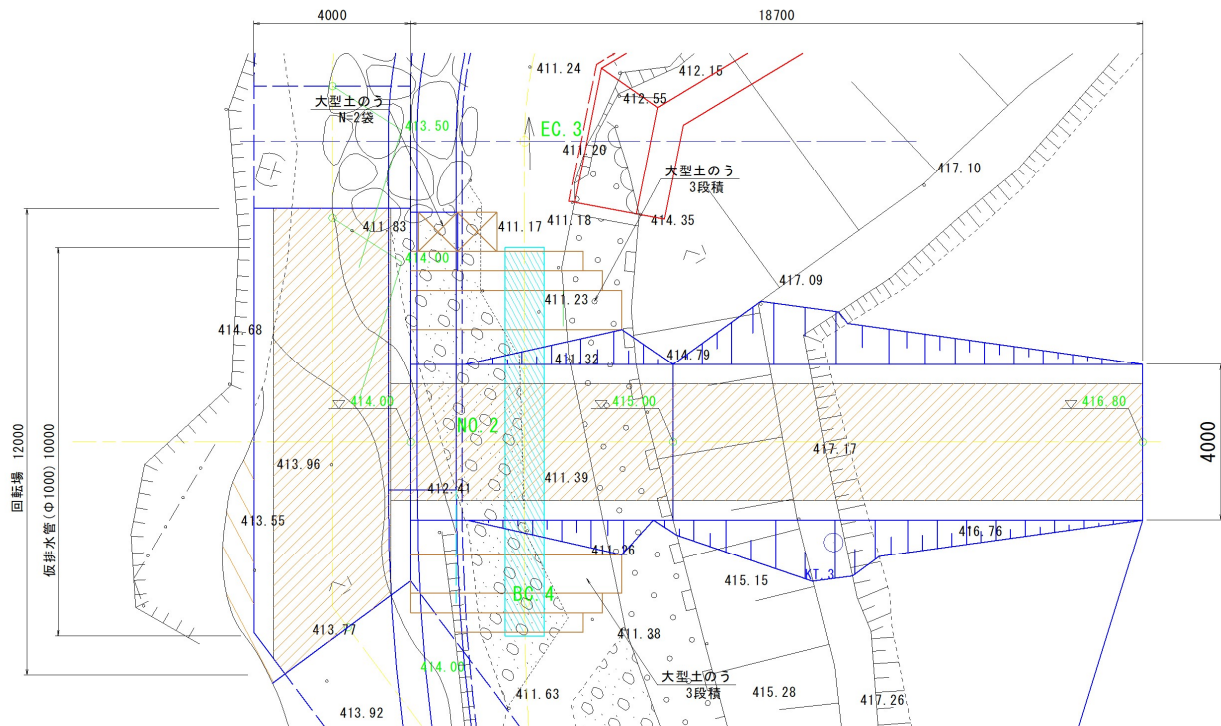
坂路縦断面図

NO. 2

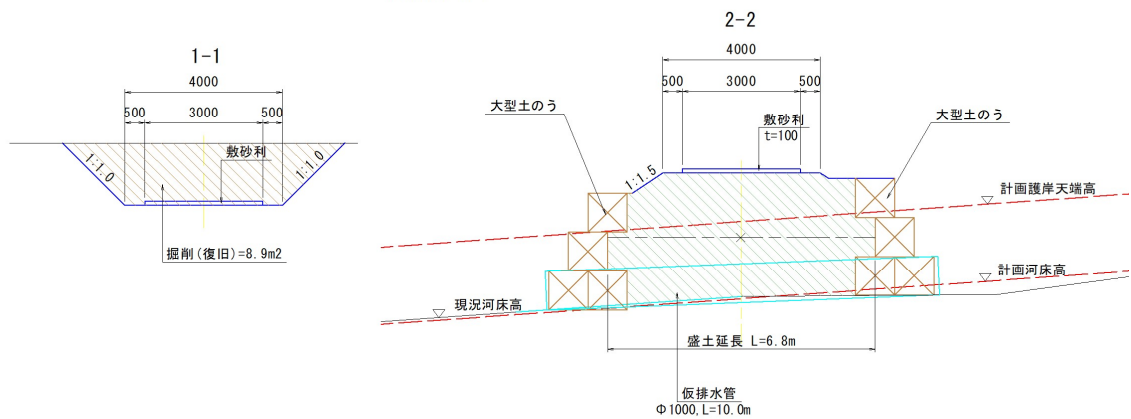
GH=411.28
FH=411.16



平面図



坂路断面図



[illegible]