

7道改第11号

雉子尾山屋敷線(三代河原橋)橋梁下部工新設工事

数量計算書

【 実 施 】

参考図書

丸森町

目 次

1. 数量総括表		3
2. 橋台工(A2)		8
3. 橋脚工(P2)		28
4. 作業土工		36
5. 仮設工		42

数量総括表

数量総括表

区分・工種・種別・細別	規格	単位	数量	計上	記事
橋梁下部					
橋台工 (A2橋台)					
作業土工					
床掘り	土質:土砂	m3	57.5	60	A領域 バックホウ
床掘り	土質:土砂	m3	408.7	410	B領域 バックホウ
床掘り	土質:土砂	m3	109.7	110	C領域 クラムシェル
埋戻し	土質:土砂	m3	297.9	300	
掘削補助機械搬入搬出		回	1	1	
場所打杭工					
場所打杭	杭径:1,000mm, 杭長(設計長):7.5m	本	9	9	
全回転式オーケーシング工	30-18-25 (20)-350kg-55%	本	9		9本当り
鉄筋	SD345 D29~32	t	10.197		-〃-
鉄筋	SD345 D16~25	t	2.124		-〃-
鉄筋	SD345 D13	t	0.117		-〃-
補強リング	FB12×65×1998+Uボルト	本	36		-〃-
無溶接金物	Uボルト(D32用)ナット2個、裏当て含む	本	288		-〃-
杭頭処理	1000mm	本	9		-〃-
殻運搬	殻種別:コンクリート(無筋) 構造物取壊し	m3	5.7	6	
殻処分	殻種別:コンクリート殻(無筋)	m3	5.7	6	
橋台躯体工(構造物単位)					
逆T式橋台	規格:24-12-25 (20)-55%	m3	200.0	200	
鉄筋	規格・径:SD345 D38	t	0.229	0.23	
鉄筋	規格・径:SD345 D29~32	t	1.783	1.78	
鉄筋	規格・径:SD345 D16~25	t	6.041	6.04	
鉄筋	規格・径:SD345 D13	t	0.743	0.74	
円形型枠	規格径:φ195	m	25.9	26	
コンクリート保護塗装	CC-B	m2	52.1	52	
RC橋脚工 (P2橋脚)					
作業土工					
床掘り	土質:土砂	m3	175.1	180	A領域 バックホウ
床掘り	土質:土砂	m3	250.5	250	B領域 バックホウ
床掘り	土質:土砂	m3	382.7	380	C領域 クラムシェル
床掘り	土質:岩塊・玉石	m3	58.9	60	C領域 クラムシェル
埋戻し	土質:土砂	m3	540.5	540	
掘削補助機械搬入搬出		回	1	1	

数量総括表

区分・工種・種別・細別	規格	単位	数量	計上	記事
土砂等運搬	土質:土砂(岩塊・玉石)	m3	565.7	570	土工収支表参照
整地	作業区分:残土受入地での処理	m3	565.7	570	—〃—
橋脚躯体工(構造物単位)					
壁式橋脚	規格:24-12-25(20)-55%	m3	241.7	242	
鉄筋	規格・径:SD345 D35 ガス圧接:132箇所	t	11.946	11.95	
鉄筋	SD345 D35	t	11.946		11.946t当り
ガス圧接工	D35+D35	箇所	132		—〃—
鉄筋	規格・径:SD345 D29~32	t	1.936	1.94	
鉄筋	規格・径:SD345 D16~25	t	11.255	11.26	
円形型枠	規格径:φ210	m	12.8	13	
仮設工					
工事用道路工					
工事用道路盛土 A2引き堤防 積込(ルース)	土砂	m3	944.3	940	
土砂等運搬	土砂(岩塊・玉石混り土含む)	m3	727		P1工事残土 944m3当り
土材料		m3	727		P1工事残土 —〃—
路体(築堤)盛土		m3	386		290.4×1.33 —〃—
掘削		m3	944		—〃—
土砂等運搬	土砂(岩塊・玉石混り土含む)	m3	944		撤去 —〃—
整地	残土受入地での処理	m3	944		撤去 —〃—
土木シート		m2	422.1	420	
現場発生品運搬	種別:土木シート	t	0.055	0.06	
処分	種別:廃プラスチック	t	0.055	0.06	
土留・仮締切工					
鋼矢板 (A2橋台)	鋼矢板型式:IV型,平均鋼矢板長さ:12.5m, 鋼矢板打込長:12m,平均鋼矢板引抜長:12m	枚	100	100	
鋼矢板圧入(Nmax≤50)	陸上,25<Nmax≤50,IV型,12m以下	枚	100		100枚当り
油圧式杭圧入引抜機据付・解体	圧入(Nmax≤50)	回	1		—〃—
鋼矢板引抜き	陸上,IV型,12m以下	枚	100		—〃—
油圧式杭圧入引抜機据付・解体	引抜き	回	1		—〃—
鋼矢板賃料	IV型,12.5m/枚	枚	96		—〃—
鋼矢板賃料 特殊鋼矢板A,B	IV型,12.5m/枚	枚	4		A 2枚+B 2枚 —〃—
鋼矢板 (P2橋脚)	鋼矢板型式:IV型,平均鋼矢板長さ:14m, 鋼矢板打込長:13.5m,平均鋼矢板引抜長:13.5m	枚	94	94	
鋼矢板圧入(50<Nmax≤600)	100<Nmax≤180,IV型,15m以下	枚	94		94枚当り
油圧式杭圧入引抜機据付・解体	圧入(50<Nmax≤600)	回	1		—〃—
鋼矢板引抜き	陸上,IV型,15m以下	枚	94		—〃—

数量総括表

区分・工種・種別・細別	規格	単位	数量	計上	記事
油圧式杭圧入引抜機据付・解体	引抜き	回	1		— “ —
鋼矢板賃料	IV型, 14.0m/枚	枚	94		— “ —
切梁・腹起し (A2橋台)		t	45.24	45.2	
切梁・腹起し設置・撤去		t	1.26		1.26t当り
山留材賃料		t	1.0		— “ —
切梁・腹起し (P2橋脚)		t	53.12	53.1	
切梁・腹起し設置・撤去		t	1.26		1.26t当り
山留材賃料		t	1.0		— “ —
水替え工					
ポンプ排水		式	1	1	
共通仮設					
共通仮設費					
運搬費					
建設機械運搬費	機種: 油圧式杭圧入引抜機(硬質地盤専用)	台	1	1	(往復)
重建設機械分解組立輸送費	機種: 全回転型オールケーシング掘削機[スキッド式] φ1500	回	1	1	
重建設機械分解組立輸送費	機種: クローラークレーン 70t吊	回	1	1	
重建設機械運搬組立輸送費	機種: 油圧クラムシェル(テレスコピック) 平積0.4m3	回	1	1	
仮設材運搬費	12m以下	t	95.24	95.2	A2+P2 43.8+51.44
仮設材運搬費	12m超～15m以内	t	195.27	195.3	A2+P2 95.13+100.14

土 工 収 支 表

掘削・床掘等					盛土・埋戻し等				残土・購入土		設計計上				
位置	土質・工法	掘削土量	変化率	締固土量	盛土量	[区分]・工法	変化率	必要土量	地山換算	収支	切土	盛土埋戻	積込運搬	購入	残土
仮設工															
(A2引き堤防)	土砂 BH積込	726.6	0.90	653.9						P1工事残土					
設置					944.3	盛土 4.0≤W	1.11	1048.2							
									(不足土)						
計		726.6		653.9	944.3			1048.2	(290.4)						
場所打杭工															
(A2橋台)	土砂	87.3	0.90	78.6							90				
	岩塊	12.2	1.00	12.2							10				
					40.8	埋戻し	1.11	45.3				40			
作業土工															
(A2橋台)	土砂 BH床掘	57.5	0.90	51.8							60				
	土砂 BH床掘	408.7	0.90	367.8							410				
	土砂 75Δ床掘	109.7	0.90	98.7							110				
					297.9	埋戻し 4.0≤W	1.11	331.0				300			
作業土工															
(P2橋脚)	土砂 BH床掘	175.1	0.90	157.6							180				
	土砂 BH床掘	250.5	0.90	225.5							250				
	土砂 75Δ床掘	382.7	0.90	344.4							380				
	岩塊 75Δ床掘	58.9	1.00	58.9							60				
					540.5	埋戻し 4.0≤W	1.11	600.6				540			
計	土砂	1471.5		1115.0	879.2			976.9	494.6						
	岩塊	71.1		71.1	0.0			0.0	71.1						
								(合計)	565.7						570
仮設工															
(A2引き堤防)	土砂 掘削	944.3	0.90	849.9							940				
撤去															
計		944.3		849.9	0.0			0.0	944.3						

橋台工(A2)

A2橋台数量集計表(1/2)

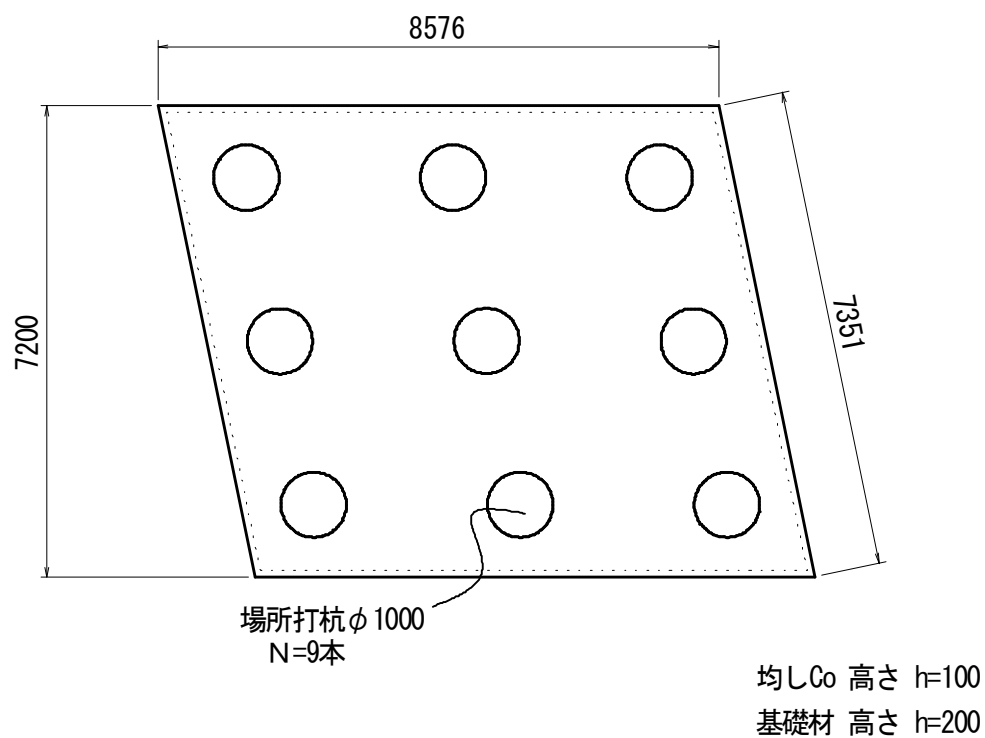
[illegible]

A2橋台数量集計表(2/2)

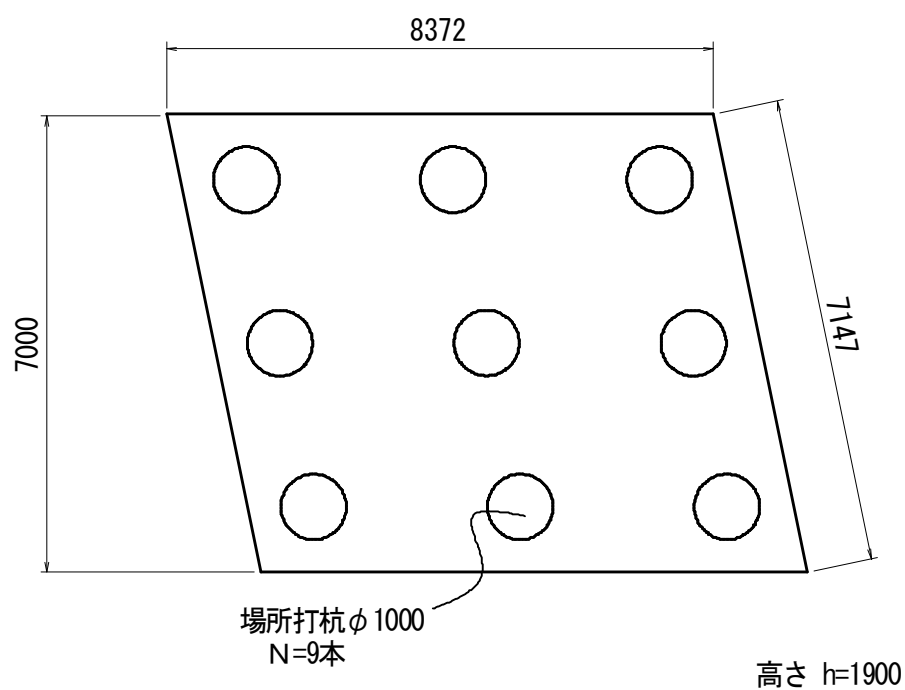
工 種	種 別	細 別	規 格	単位	一本当り数量	全体数量(N=9本)	摘 要
基礎杭	場所打ち杭	φ 1000		m	7.50	67.50	N=9本
	コンクリート		$\sigma_{ck}=30\text{N/mm}^2$	m ³	5.9	53.1	
	鉄 筋	D35	SD345	kg	—	—	
		D32	〃	〃	1,133	10,197	
		D29	〃	〃	—	—	
		小計(D32～29)		〃	1,133	10,197	
		D25	〃	〃	—	—	
		D22	〃	〃	—	—	
		D19	〃	〃	—	—	
		D16	〃	〃	236	2,124	
		小計(D25～16)		〃	236	2,124	
		D13	〃	〃	13	117	
		合 計		〃	1,382	12,438	
	補強リグ`固定金具	FB12×65		本	4	36	
		Uボルト	(D32用)	〃	160	1440	
	スぺーサー固定金具	Uボルト	(D32用)	〃	32	288	
		平鋼30×4		〃	32	288	
	杭頭処理取壊	L=0.80m	無筋コンクリート	m ³	0.6	5.7	
	掘削長	礫質土・粘性土・砂及び砂質土		m	12.35	111.15	
		岩塊・玉石		〃	—	—	
		軟 岩		〃	1.72	15.48	
		合 計		〃	14.07	126.63	
		加重平均N値			24		
	土工	掘削	土砂	m ³	9.7	87.3	
			軟岩	〃	1.4	12.2	
		埋戻し		〃	4.5	40.8	
		残土処理	土砂	〃	4.7	42.0	
			軟岩	〃	1.4	12.2	

本体工形状・寸法図

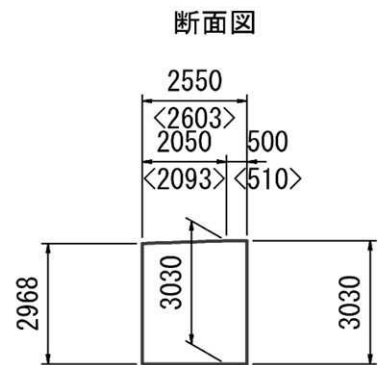
・基礎材・均しCo



・底版

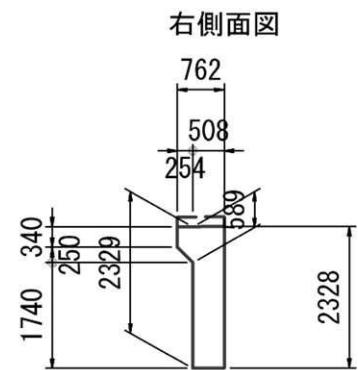
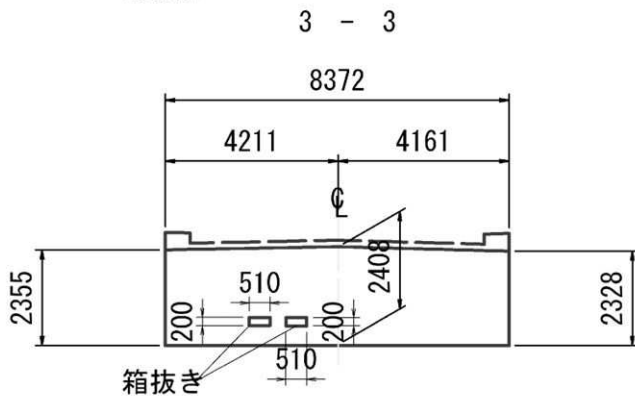
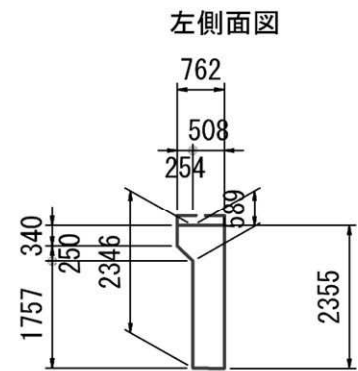
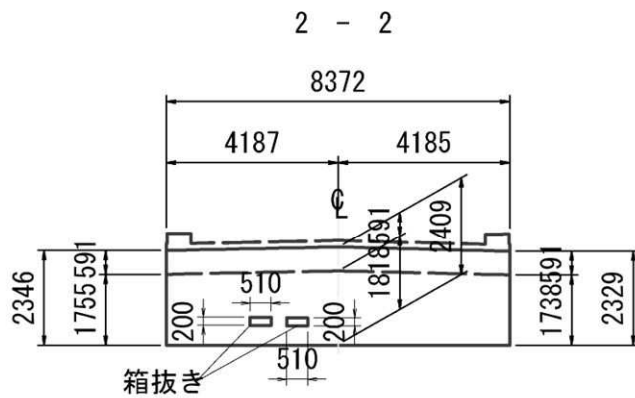
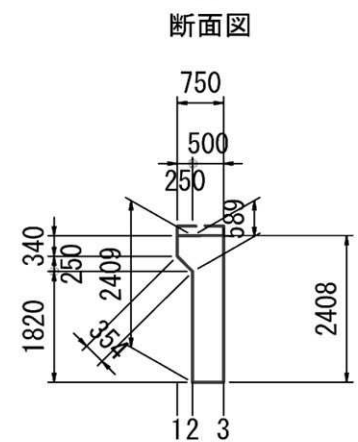
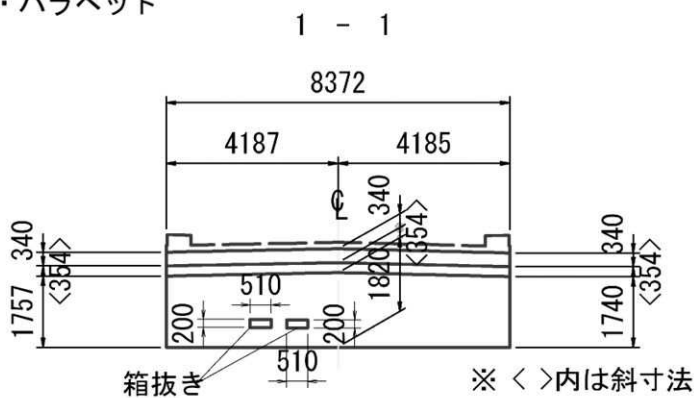


・ 堅壁

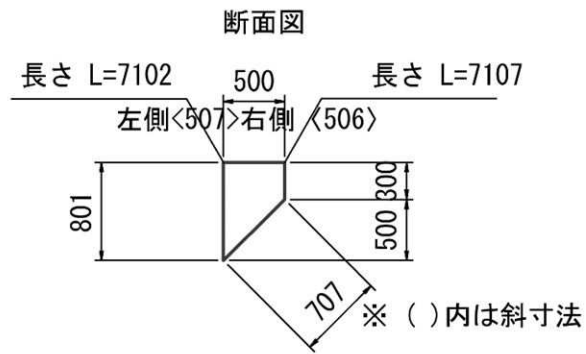


※ ()内は背面寸法
< >内は斜寸法

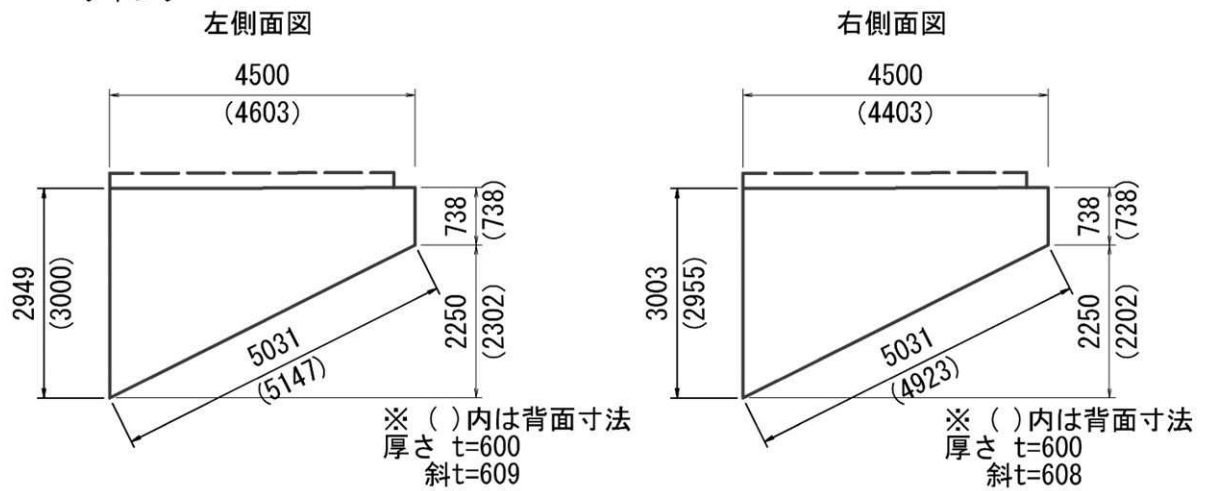
・ パラペット



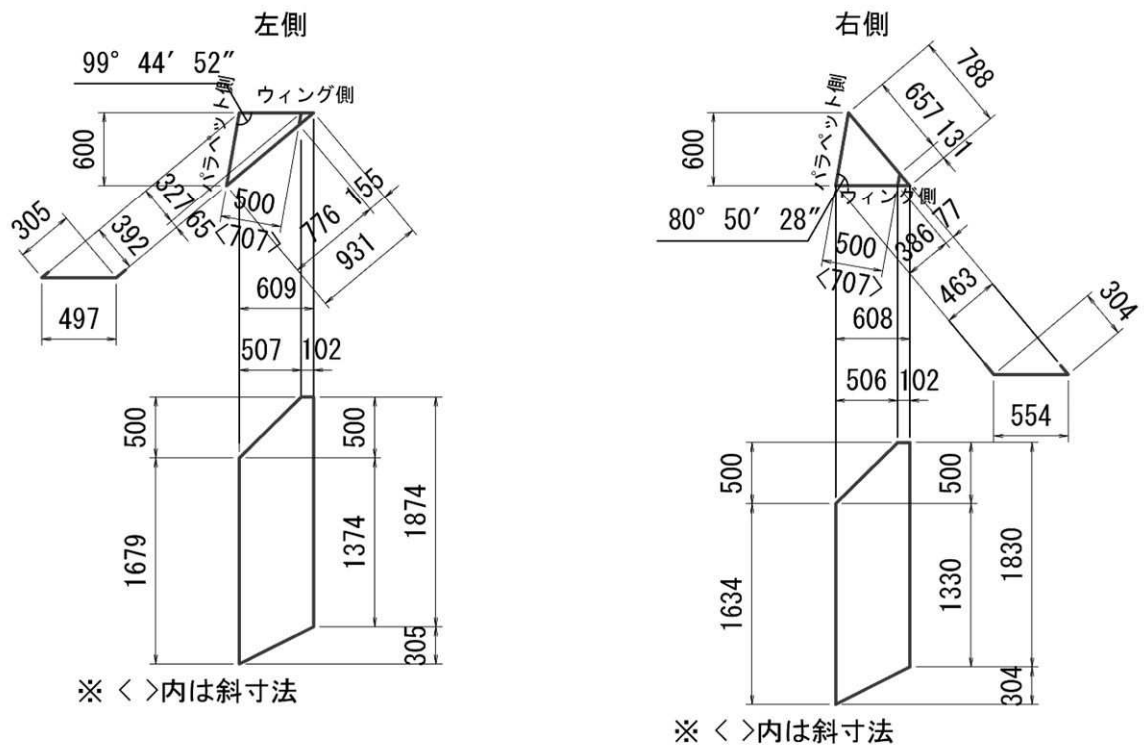
・踏掛版受台



・ウイング

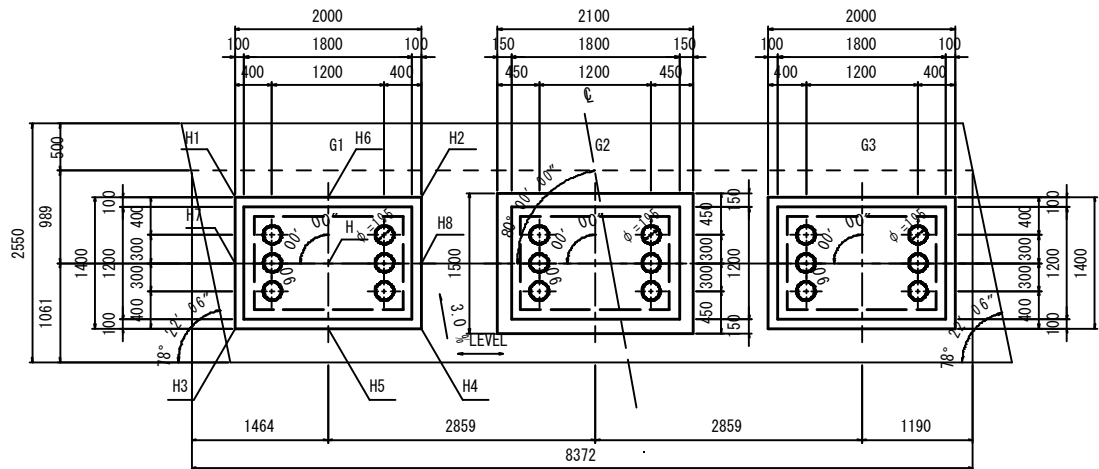


・ハンチ

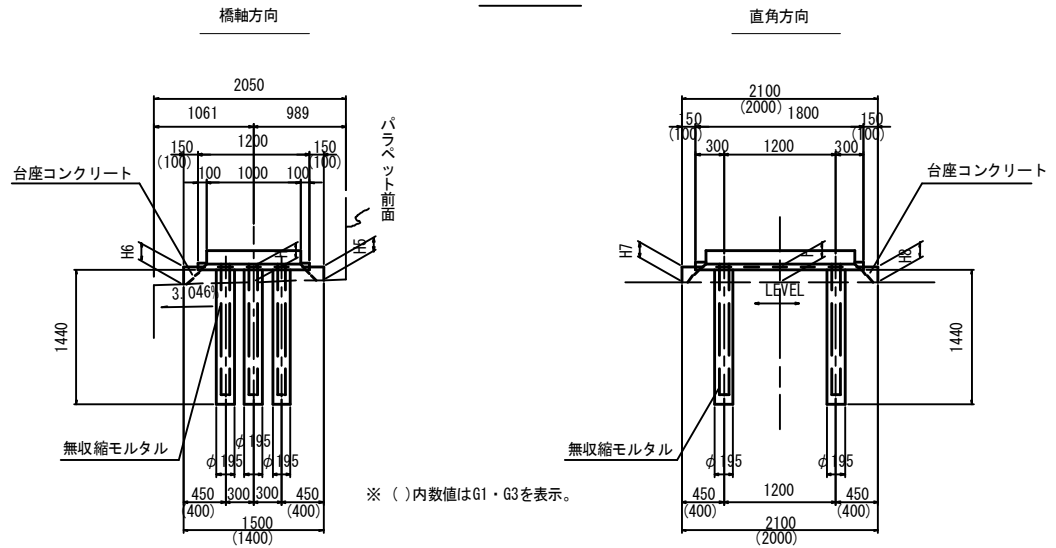


・台座コンクリート

平面図



断面図



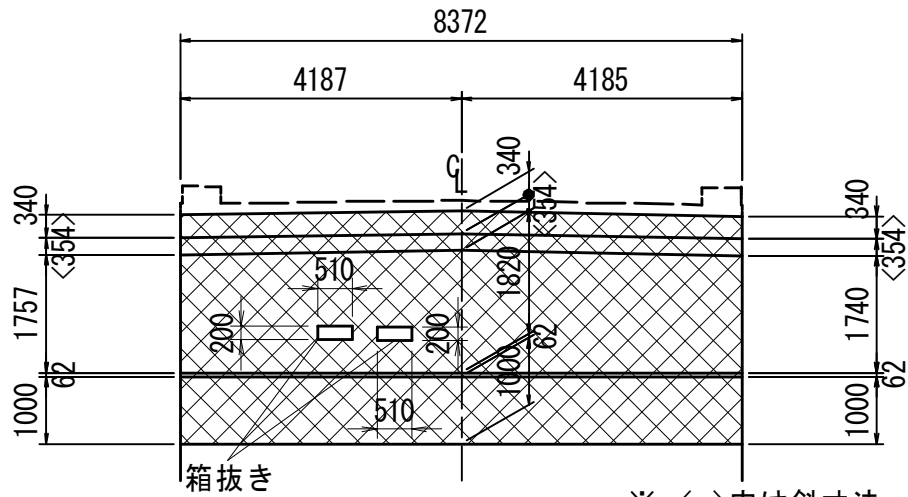
※ () 内数値はG1・G3を表示。

数値表

	G1	G2	G3
	台座コンクリート		
H	108	160	107
H1	87	137	86
H2	87	137	86
H3	129	177	128
H4	129	177	128
H5	129	177	128
H6	87	137	86
H7	108	160	107
H8	108	160	107
橋座高	30.166	30.166	30.166

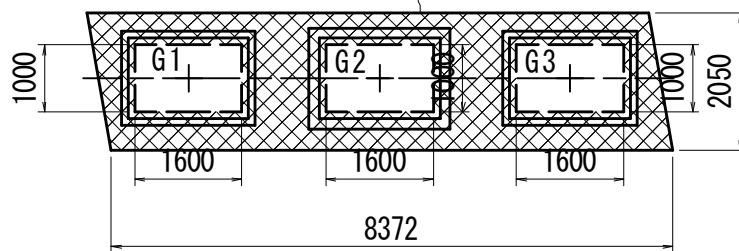
・コンクリート塗装

正面図

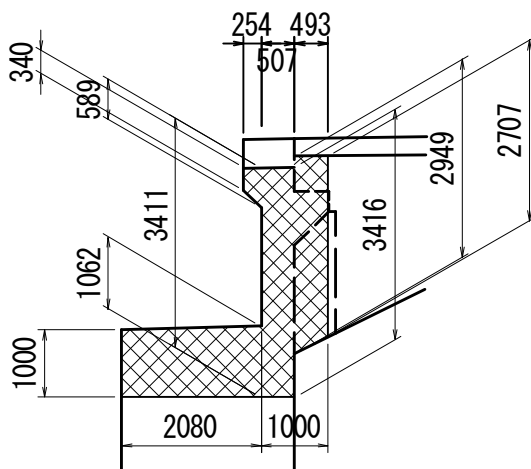


橋座平面図

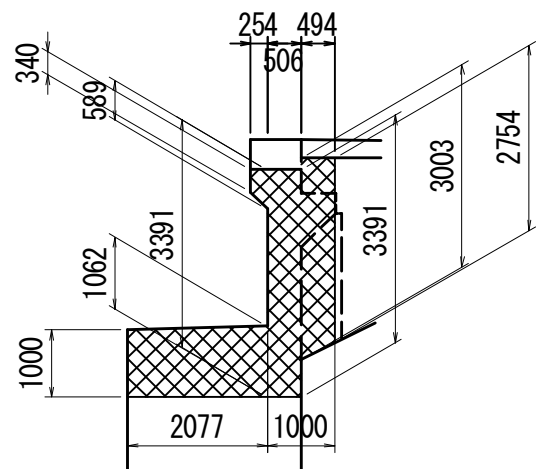
パラペット前面



左側面図



右側面図



〔本体工数量計算〕

1、基礎材 (RC-40、t=200)

$$\begin{aligned} A &= 8.576 \times 7.200 - 1/4 \times \pi \times 1.000^2 \times 9 = 54.68 \text{ m}^2 \\ (V &= 54.68 \text{ m}^2 \times 0.200 = 10.94 \text{ m}^3) \end{aligned}$$

2、均し型枠

$$A = (8.576 + 7.351) \times 0.100 \times 2 = 3.19 \text{ m}^2$$

3、均しコンクリート (t=100)※ $\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$

$$\begin{aligned} A &= 8.576 \times 7.200 - 1/4 \times \pi \times 1.000^2 \times 9 = 54.68 \text{ m}^2 \\ (V &= 54.68 \text{ m}^2 \times 0.100 = 5.47 \text{ m}^3) \end{aligned}$$

4、躯体型枠

1) 底版

$$A = (8.372 + 7.147) \times 1.900 \times 2 = 58.97 \text{ m}^2$$

2) 縦壁

$$A1 = 2.968 \times 8.372 = 24.85$$

$$A2 = 3.030 \times 8.372 = 25.37$$

$$\begin{aligned} A3 &= 1/2 \times (2.968 + 3.030) \times 2.093 \\ &\quad + 0.510 \times 3.030 = 7.82 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} A4 &= 1/2 \times (2.968 + 3.030) \times 2.093 \\ &\quad + 0.510 \times 3.030 = 7.82 \end{aligned}$$

$$\Sigma A = 65.86 \text{ m}^2$$

3) パラペット

$$A1 = (0.340 + 0.354) \times 8.372 = 5.81$$

$$\begin{aligned} A2 &= 1/2 \times (1.757 + 1.820) \times 4.187 \\ &\quad - 0.510 \times 0.200 \times 2 = 7.28 \end{aligned}$$

$$A3 = 1/2 \times (1.820 + 1.740) \times 4.185 = 7.45$$

$$\begin{aligned} A4 &= 1/2 \times (2.355 + 2.408) \times 4.211 \\ &\quad - 0.510 \times 0.200 \times 2 = 9.82 \end{aligned}$$

$$A5 = 1/2 \times (2.408 + 2.328) \times 4.161 = 9.85$$

$$\begin{aligned} A6 &= 1/2 \times (0.340 + 0.589) \times 0.254 \\ &\quad + 1/2 \times (2.346 + 2.355) \times 0.508 = 1.31 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} A7 &= 1/2 \times (0.340 + 0.589) \times 0.254 \\ &\quad + 1/2 \times (2.329 + 2.328) \times 0.508 = 1.30 \end{aligned}$$

$$A8 = (0.508 \times 0.500 + 0.200 \times 0.508 \times 2) \times 2 = 0.91$$

$$\Sigma A = 43.73 \text{ m}^2$$

4) 踏掛版受台

$$\begin{aligned} A &= 0.300 \times 7.107 \\ &\quad + 1/2 \times (7.107 + 7.102) \times 0.707 = 7.15 \text{ m}^2 \end{aligned}$$

5) ウィング

・左側

$$A1 = 1/2 \times (0.738 + 2.949) \times 4.500 = 8.30$$

$$A2 = 1/2 \times (0.738 + 3.000) \times 4.603 = 8.60$$

$$A3 = \{ 0.738 + 1/2 \times (5.031 + 5.147) \} \times 0.600 = 3.50$$

・右側

$$A4 = 1/2 \times (0.738 + 3.003) \times 4.500 = 8.42$$

$$A5 = 1/2 \times (0.738 + 2.955) \times 4.403 = 8.13$$

$$A6 = \{ 0.738 + 1/2 \times (5.031 + 4.923) \} \times 0.600 = 3.43$$

$$\Sigma A = 40.38 \text{ m}^2$$

6) ハンチ

・左側

$$A1 = 1/2 \times (0.155 + 0.931) \times 0.500 = 0.27$$

$$A2 = 0.931 \times 1.374 = 1.28$$

$$A3 = 1/2 \times 0.931 \times 0.497 = 0.23$$

・右側

$$A4 = 1/2 \times (0.131 + 0.788) \times 0.500 = 0.23$$

$$A5 = 0.788 \times 1.330 = 1.05$$

$$A6 = 1/2 \times 0.788 \times 0.554 = 0.22$$

$$\Sigma A = 3.28 \text{ m}^2$$

7) 台座C o

$$A1 = (2.000 + 1.400) \times 0.108 \times 2 \quad (G1) = 0.73$$

$$A2 = (2.100 + 1.500) \times 0.160 \times 2 \quad (G2) = 1.15$$

$$A3 = (2.000 + 1.400) \times 0.107 \times 2 \quad (G3) = 0.73$$

$$\Sigma A = 2.61 \text{ m}^2$$

8) 踏掛版受台による控除

$$- A1 = 0.801 \times 7.102 = -5.69$$

$$- A2 = 1/2 \times (0.300 + 0.801) \times 0.507 = -0.28$$

$$- A3 = 1/2 \times (0.300 + 0.801) \times 0.506 = -0.28$$

$$\Sigma A = -6.25 \text{ m}^2$$

9) ウィングによる控除

・左側

$$- A1 = 1/2 \times (2.949 + 3.000) \times 0.609 = -1.81$$

・右側

$$- A2 = 1/2 \times (3.003 + 2.955) \times 0.608 = -1.81$$

$$\Sigma A = -3.62 \text{ m}^2$$

10) ハンチによる控除

・左側

$$\begin{aligned}
 - A1 &= 1/2 \times (0.102 + 0.609) \times 0.500 &= -0.18 \\
 - A2 &= 1/2 \times (1.374 + 1.679) \times 0.609 &= -0.93 \\
 - A3 &= 1/2 \times (1.374 + 1.679) \times 0.609 &= -0.93 \\
 - A4 &= 1/2 \times (0.102 + 0.609) \times 0.707 &= -0.25
 \end{aligned}$$

・右側

$$\begin{aligned}
 - A5 &= 1/2 \times (0.102 + 0.608) \times 0.500 &= -0.18 \\
 - A6 &= 1/2 \times (1.330 + 1.634) \times 0.608 &= -0.90 \\
 - A7 &= 1/2 \times (1.330 + 1.634) \times 0.608 &= -0.90 \\
 - A8 &= 1/2 \times (0.102 + 0.608) \times 0.707 &= -0.25
 \end{aligned}$$

$$\Sigma A = -4.52 \text{ m}^2$$

11) 躯体型枠合計

$$\begin{aligned}
 \Sigma A &= 58.97 + 65.86 + 43.73 + 7.15 + 40.38 \\
 &\quad + 3.28 + 2.61 - 6.25 - 3.62 - 4.52 = 207.59 \text{ m}^2
 \end{aligned}$$

~~5、後打ちコンクリート型枠~~

~~1) パラペット~~

$$\begin{aligned}
 A1 &= 1/2 \times (0.262 + 0.250) \times 0.609 &= 0.16 \\
 A2 &= 1/2 \times (0.170 + 0.160) \times 0.634 &= 0.10 \\
 A3 &= 3.553 \times 0.160 + 3.555 \times 0.160 &= 1.14 \\
 A4 &= 1/2 \times (0.250 + 0.262) \times 0.610 &= 0.16 \\
 A5 &= 1/2 \times (0.160 + 0.172) \times 0.630 &= 0.10 \\
 A6 &= 1/2 \times (0.262 + 0.250) \times 0.609 &= 0.16 \\
 A7 &= 1/2 \times (0.169 + 0.160) \times 0.661 &= 0.11 \\
 A8 &= 3.550 \times 0.160 + 3.552 \times 0.160 &= 1.14 \\
 A9 &= 1/2 \times (0.250 + 0.262) \times 0.609 &= 0.16 \\
 A6 &= 1/2 \times (0.410 + 0.434) \times 0.609 &= 0.26 \\
 A7 &= 0.250 \times 0.761 + 0.250 \times 0.760 &= 0.38 \\
 A9 &= 1/2 \times (0.432 + 0.431) \times 0.761 \\
 &\quad + 0.434 \times 0.760 &= 0.66
 \end{aligned}$$

$$\Sigma A = 4.53 \text{ m}^2$$

~~2) ウィンダ~~

・左側

$$\begin{aligned}
 A1 &= 0.262 \times 3.900 &= 1.02 \\
 A2 &= 0.250 \times 4.003 &= 1.00 \\
 A3 &= 1/2 \times (0.262 + 0.250) \times 0.600 &= 0.15
 \end{aligned}$$

・右側

$$\begin{aligned}
 A4 &= 0.262 \times 4.150 &= 1.09 \\
 A5 &= 0.250 \times 4.053 &= 1.01 \\
 A6 &= 1/2 \times (0.262 + 0.250) \times 0.600 &= 0.15
 \end{aligned}$$

$$\Sigma A = 4.42 \text{ m}^2$$

3) ~~ウィングによる控除~~

・左側

$$= A1 = 1/2 \times (0.262 + 0.250) \times 0.609 = -0.16$$

・右側

$$= A2 = 1/2 \times (0.262 + 0.250) \times 0.608 = -0.16$$

$$\Sigma A = -0.32 \text{ m}^2$$

4) ~~後打ちコンクリート型枠合計~~

$$\Sigma A = 4.53 + 4.42 = 0.32 = 8.63 \text{ m}^2$$

6、躯体コンクリート ($\sigma_{ck}=24\text{N/mm}^2$)

1) 底板

$$V = 8.372 \times 7.000 \times 1.900 - 1/4 \times \pi \times 1.000^2 \times 0.100 \times 9 = 111.35 \text{ m}^3$$

2) 縦壁

$$V1 = 1/2 \times (2.968 + 3.030) \times 2.050 \times 8.372 = 51.47$$

$$V2 = 3.030 \times 8.372 \times 0.500 = 12.68$$

$$\Sigma V = 64.15 \text{ m}^3$$

3) パラペット

$$V1 = 1/2 \times (0.340 + 0.589) \times 0.250 \times 8.372 = 0.97$$

$$V2 = 1/2 \times \{ 1/2 \times (2.346 + 2.409) \times 4.187 + 1/2 \times (2.355 + 2.408) \times 4.211 \} \times 0.500 - 0.510 \times 0.200 \times 0.500 \times 2 = 4.89$$

$$V3 = 1/2 \times \{ 1/2 \times (2.409 + 2.329) \times 4.185 + 1/2 \times (2.408 + 2.328) \times 4.161 \} \times 0.500 = 4.94$$

$$\Sigma V = 10.80 \text{ m}^3$$

4) 踏掛版受台

$$V = 1/2 \times (0.300 + 0.801) \times 0.500 \times 1/2 \times (7.102 + 7.107) = 1.96 \text{ m}^3$$

5) ウィング

・左側

$$V1 = 1/2 \times \{ 1/2 \times (0.738 + 2.949) \times 4.500 + 1/2 \times (0.738 + 3.000) \times 4.603 \} \times 0.600 = 5.07$$

・右側

$$V2 = 1/2 \times \{ 1/2 \times (0.738 + 3.003) \times 4.500 + 1/2 \times (0.738 + 2.955) \times 4.403 \} \times 0.600 = 4.96$$

$$\Sigma V = 10.03 \text{ m}^3$$

6) ハンチ

・左側

$$V1 = \frac{1}{2} \times \left(\frac{1}{2} \times 0.155 \times 0.065 + \frac{1}{2} \times 0.931 \times 0.392 \right) \times 0.500 = 0.05$$

$$V2 = \frac{1}{2} \times 0.931 \times 0.392 \times \frac{1}{3} \times (1.374 + 1.374 + 1.679) = 0.27$$

・右側

$$V3 = \frac{1}{2} \times \left(\frac{1}{2} \times 0.131 \times 0.077 + \frac{1}{2} \times 0.788 \times 0.463 \right) \times 0.500 = 0.05$$

$$V4 = \frac{1}{2} \times 0.788 \times 0.463 \times \frac{1}{3} \times (1.330 + 1.330 + 1.634) = 0.26$$

$$\Sigma V = 0.63 \text{ m}^3$$

7) 台座

$$V1 = 2.000 \times 1.400 \times 0.108 \quad (G1) = 0.30$$

$$V2 = 2.100 \times 1.500 \times 0.160 \quad (G2) = 0.50$$

$$V3 = 2.000 \times 1.400 \times 0.107 \quad (G3) = 0.30$$

$$\Sigma V = 1.10 \text{ m}^3$$

8) 躯体コンクリート合計

$$\Sigma V = 111.35 + 64.15 + 10.80 + 1.96 + 10.03 + 0.63 + 1.10 = 200.02 \text{ m}^3$$

7、後打ちコンクリート ($\sigma_{ck}=24\text{N/mm}^2$)

1) パラペット

$$V1 = \frac{1}{2} \times \left(\frac{1}{2} \times (0.262 + 0.250) \times 0.609 + \frac{1}{2} \times (0.262 + 0.250) \times 0.610 \right) \times 0.750 = 0.12$$

$$V2 = \frac{1}{2} \times \left(\frac{1}{2} \times (0.170 + 0.160) \times 0.634 + \frac{1}{2} \times (0.169 + 0.160) \times 0.661 \right) \times 0.750 = 0.08$$

$$V3 = \frac{1}{2} \times \left(0.160 \times 3.553 + 0.160 \times 3.550 \right) \times 0.600 = 1.28$$

$$V4 = \frac{1}{2} \times \left(0.160 \times 3.555 + 0.160 \times 3.552 \right) \times 0.600 = 1.28$$

$$V5 = \frac{1}{2} \times \left(\frac{1}{2} \times (0.250 + 0.262) \times 0.610 + \frac{1}{2} \times (0.250 + 0.262) \times 0.609 \right) \times 0.750 = 0.12$$

$$V6 = \frac{1}{2} \times \left(\frac{1}{2} \times (0.160 + 0.172) \times 0.630 + \frac{1}{2} \times (0.160 + 0.172) \times 0.609 \right) \times 0.750 = 0.08$$

$$\Sigma V = 2.96 \text{ m}^3$$

2) ウィング

・左側

$$V1 = \frac{1}{2} \times \left(0.262 \times 3.900 + 0.250 \times 4.003 \right) \times 0.600 = 1.55$$

・右側

$$V2 = \frac{1}{2} \times \left(0.262 \times 4.150 + 0.250 \times 4.053 \right) \times 0.600 = 1.63$$

$$\Sigma V = 3.18 \text{ m}^3$$

3) 後打ちコンクリート合計

$$\Sigma V = 2.96 + 3.18 = 6.14 \text{ m}^3$$

8、鉄筋 (SD345)

・配筋図より

(kg)

径	本 体	ウィング		合 計
		左 側	右 側	
D38	229	—	—	229
D32	1,374	—	—	1,374
D29	409	—	—	409
小計	1,783	—	—	1,783
D25	1,371	—	—	1,371
D22	745	—	—	745
D19	852	—	—	852
D16	2,711	183	179	3,073
小計	5,679	183	179	6,041
D13	545	99	99	743
合計	8,236	282	278	8,796

9、沓座箱抜き

Φ195×1440

$$L = 1.440 \times 18 = 25.920 \text{ m}$$

10、コンクリート塗装 (CC-B)

$$A1 = (0.340 + 0.354) \times 8.372 \quad (\text{パラ前面}) = 5.81$$

$$A2 = 1/2 \times (1.757 + 1.820) \times 4.187 - 0.510 \times 0.200 \times 2 \quad (\text{パラ前面}) = 7.28$$

$$A3 = 1/2 \times (1.820 + 1.740) \times 4.185 \quad (\text{パラ前面}) = 7.45$$

$$A4 = 8.372 \times 1.000 \quad (\text{縦壁前面}) = 8.37$$

$$A5 = 8.372 \times 2.050 - 1.000 \times 1.600 \times 3 \quad (\text{橋座}) = 12.36$$

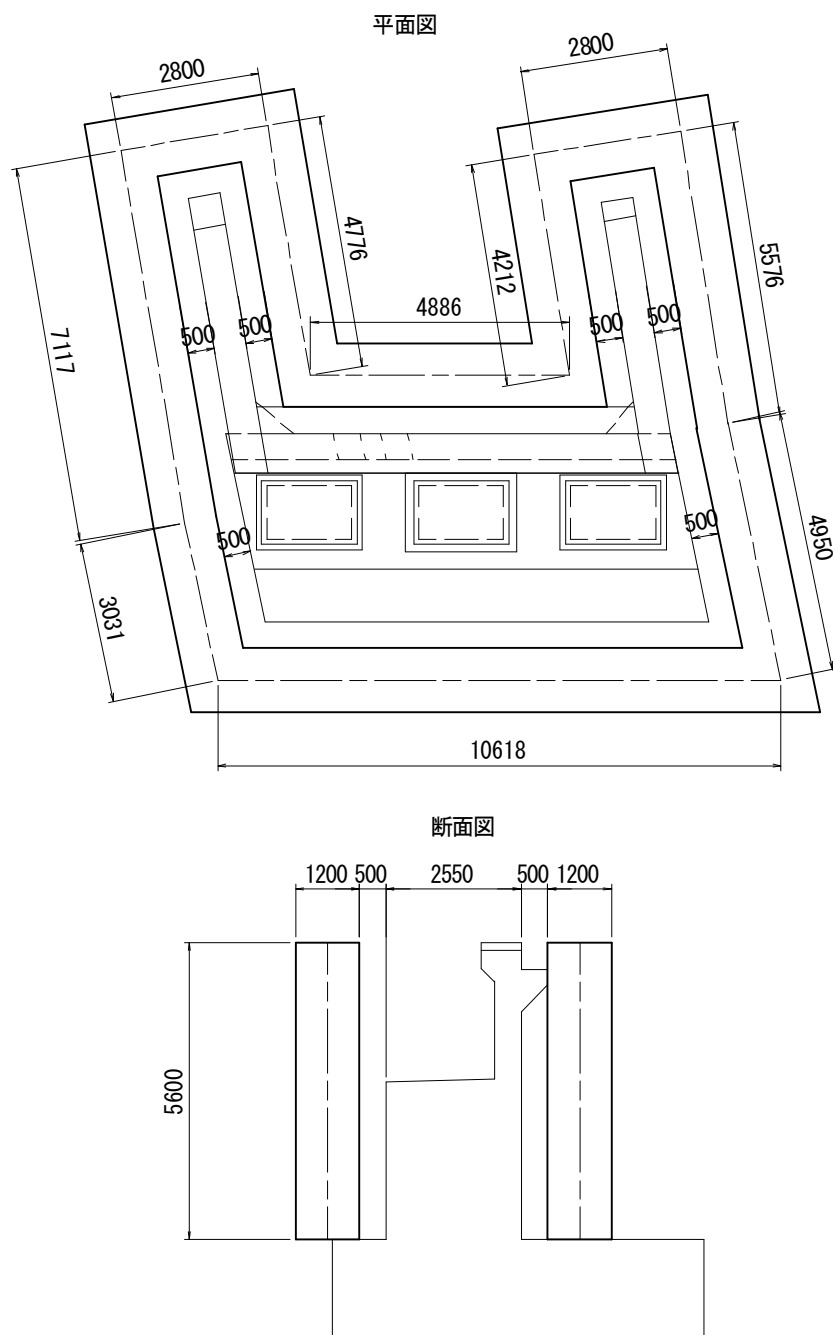
$$A6 = 1/2 \times (2.707 + 2.949) \times 0.493 + 1/2 \times (3.416 + 3.411) \times 0.507 + 1/2 \times (0.589 + 0.340) \times 0.254 + 1/2 \times (1.062 + 1.000) \times 2.080 \quad (\text{左側面}) = 5.39$$

$$A7 = 1/2 \times (2.754 + 3.003) \times 0.494 + 1/2 \times (3.391 + 3.391) \times 0.506 + 1/2 \times (0.589 + 0.340) \times 0.254 + 1/2 \times (1.062 + 1.000) \times 2.077 \quad (\text{右側面}) = 5.40$$

$$\Sigma A = 52.06 \text{ m}^2$$

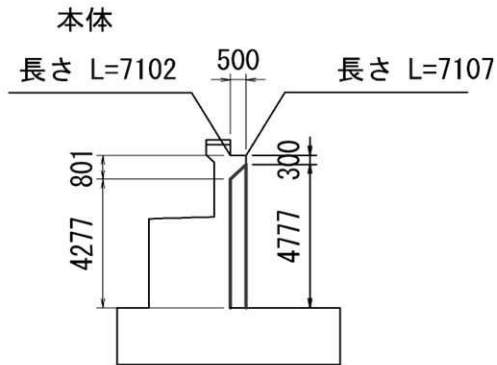
[仮設工]

1、足場工(桢組足場) $h < 30\text{m}$

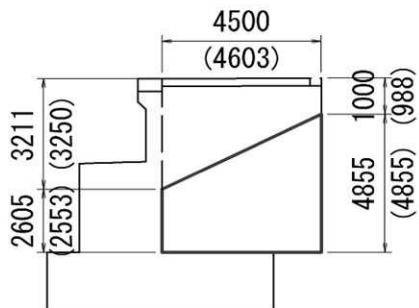


$$\begin{aligned}
 A &= (10.618 + 4.950 + 5.576 + 2.800 + 4.212 \\
 &\quad + 4.886 + 4.776 + 2.800 + 7.117 + 3.031) \times 5.600 \\
 &= 284.3 \text{ 掛m}^2
 \end{aligned}$$

2、支保工

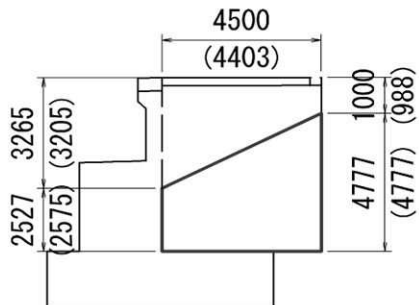


左側面図



※ ()内は内側寸法
厚さ $t=600$

右側面図



※ ()内は内側寸法
厚さ $t=600$

- 平均設置高 $H > 4\text{m}$

$$H = 1/2 (4.277 + 4.777) = 4.527 \text{ m}$$

- コンクリート厚

$$t = 1/2 (0.300 + 0.801) = 0.551 \text{ m}$$

- 支保耐力 ($f \leq 80\text{KN/m}^2$).

$$f = 0.551 \times 24.5 = 13 \text{ KN/m}^2$$

- 平均設置高 $H < 4\text{m}$

$$H = 1/4 (4.855 + 4.855 + 2.605 + 2.553) = 3.717 \text{ m}$$

- コンクリート厚

$$t = 1/4 (1.000 + 0.988 + 3.211 + 3.250) = 2.112 \text{ m}$$

- 支保耐力 ($f \leq 60\text{KN/m}^2$)

$$f = 2.112 \times 24.5 = 52 \text{ KN/m}^2$$

- 平均設置高 $H < 4\text{m}$

$$H = 1/4 (4.777 + 4.777 + 2.527 + 2.575) = 3.664 \text{ m}$$

- コンクリート厚

$$t = 1/4 (1.000 + 0.988 + 3.265 + 3.205) = 2.115 \text{ m}$$

- 支保耐力 ($f \leq 60\text{KN/m}^2$)

$$f = 2.115 \times 24.5 = 52 \text{ KN/m}^2$$

- $H > 4\text{m}$, $f \leq 80\text{KN/m}^2$

$$V = 1/2 \times (4.277 + 4.777) \times 0.500 \times 1/2 \times (7.102 + 7.107) = 16.1 \text{ 空m}^3$$

- $H < 4\text{m}$, $f \leq 60\text{KN/m}^2$

$$V1 = 1/2 \times \{ 1/2 \times (4.855 + 2.605) \times 4.500 + 1/2 \times (4.855 + 2.553) \times 4.603 \} \times 0.600 = 10.2$$

$$V2 = 1/2 \times \{ 1/2 \times (4.777 + 2.527) \times 4.500 + 1/2 \times (4.777 + 2.575) \times 4.403 \} \times 0.600 = 9.8$$

$$\Sigma V = 20.0 \text{ 空m}^3$$

[基礎杭]

・場所打ち杭 $\phi 1000$ $L = 7.500$ m $N = 9$ 本

1) コンクリート ($\sigma_{ck}=30\text{N/mm}^2$)

・1本当り数量

$$V = 1/4 \times \pi \times 1.000^2 \times 7.500 = 5.89 \text{ m}^3$$

・全体数量

$$V = 5.89 \times 9 = 53.01 \text{ m}^3$$

2) 鉄筋 (SD345)

配筋図より

(kg)

径	1本当り重量	全体重量
D35	—	—
D32	1,133	10,197
D29	—	—
小計 (D32～D29)	1,133	10,197
D25	—	—
D22	—	—
D19	—	—
D16	236	2,124
小計 (D25～D16)	236	2,124
D13	13	117
合計	1,382	12,438

補強リング、固定金具

種別	長さ (mm)	本数	単位重量 (kg/m)	1本当り重量 (kg)	重量 (kg)	摘要
FB12×65	1998	4	6.123	12.23	49	補強リング
Uボルト	—	160	—	—	—	は鉄筋と補強リングの固定

※ Uボルト規格
D32用、SS400、変形時荷重30KN以上
場所打ちコンクリート杭の鉄筋かご無溶接工法
設計・施工に関するガイドラインに準拠

スペーサー固定金具

種別	長さ (mm)	本数	単位重量 (kg/m)	1本当り重量 (kg)	重量 (kg)	摘要
Uボルト	—	32	—	—	—	スペーサーと鉄筋の固定
平鋼 30×4	80	32	0.942	0.075	2	Uボルト固定用

3) 杭頭処理取壊コンクリート (杭基礎施工便覧より0.8～1.0m程度)

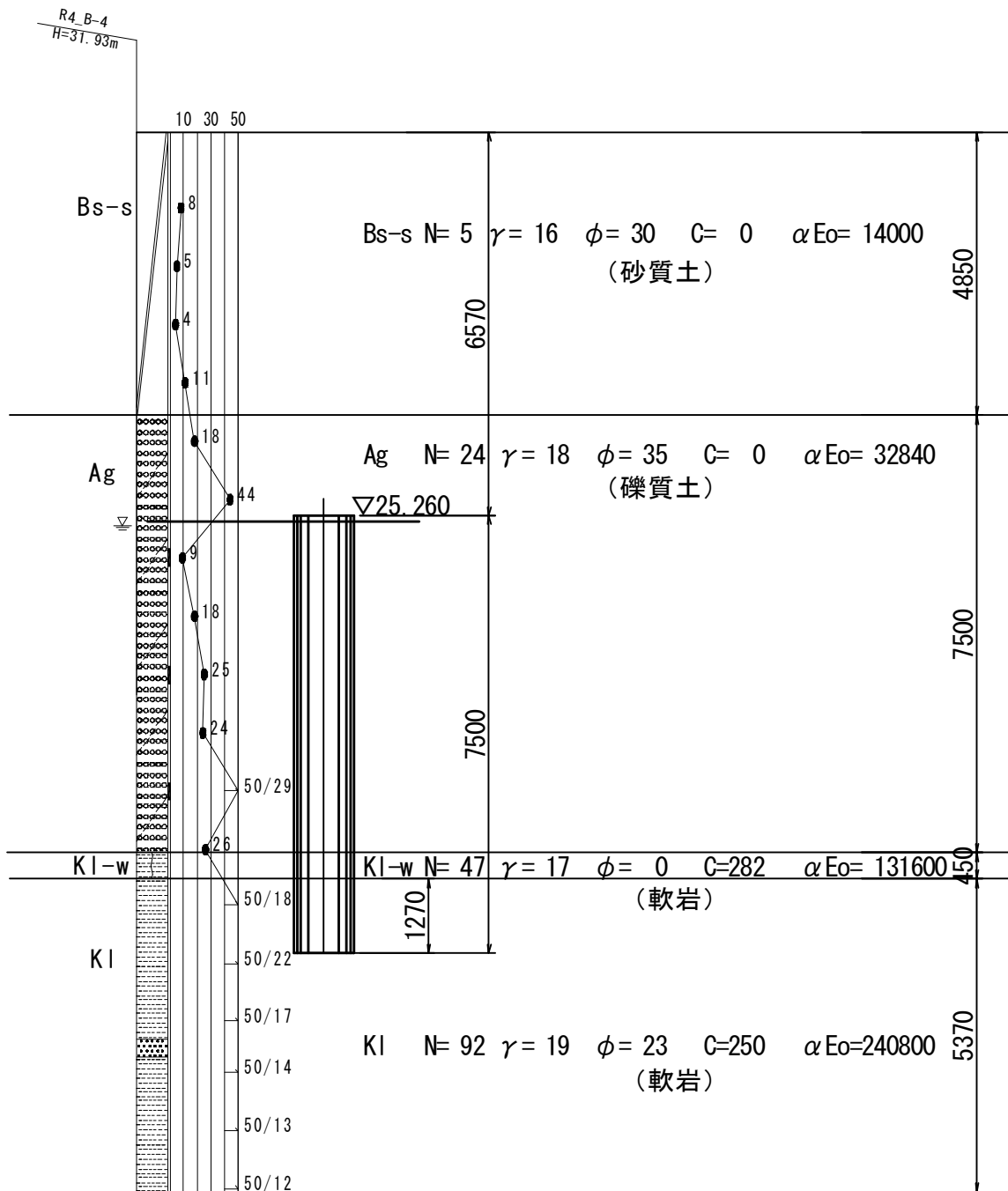
・1本当り数量

$$V = 1/4 \times \pi \times 1.000^2 \times 0.800 = 0.63 \text{ m}^3$$

・全体数量

$$V = 0.63 \text{ m}^3 \times 9 = 5.67 \text{ m}^3$$

4) 掘削長



土 質	一本あたり数量	全体数量
礫質土・粘性土・砂及び砂質土	12.350	111.150
岩塊・玉石	—	—
軟 岩	1.720	15.480
合 計	14.070	126.630
加重平均N値	24	

5) 土工

・掘削

土砂

$$V = 1/4 \times \pi \times 1.000^2 \times 12.350 \quad (1本当り) = 9.70 \text{ m}^3$$

$$V = 9.70 \text{ m}^3 \times 9 \quad (全体) = 87.30 \text{ m}^3$$

軟 岩

$$V = 1/4 \times \pi \times 1.000^2 \times 1.720 \quad (1本当り) = 1.35 \text{ m}^3$$

$$V = 1.35 \text{ m}^3 \times 9 \quad (全体) = 12.15 \text{ m}^3$$

・埋戻し

$$V = 1/4 \times \pi \times 1.000^2 \times (6.570 - 0.800) \quad (1本当り) = 4.53 \text{ m}^3$$

$$V = 4.53 \text{ m}^3 \times 9 \quad (全体) = 40.77 \text{ m}^3$$

・残土処理

土砂

$$V = 9.70 \text{ m}^3 - 4.53 \text{ m}^3 \times 1 / 0.9 \quad (1本当り) = 4.67 \text{ m}^3$$

$$V = 4.67 \text{ m}^3 \times 9 \quad (全体) = 42.03 \text{ m}^3$$

軟 岩

$$V = 1.35 \text{ m}^3 \quad (1本当り) = 1.35 \text{ m}^3$$

$$V = 1.35 \text{ m}^3 \times 9 \quad (全体) = 12.15 \text{ m}^3$$

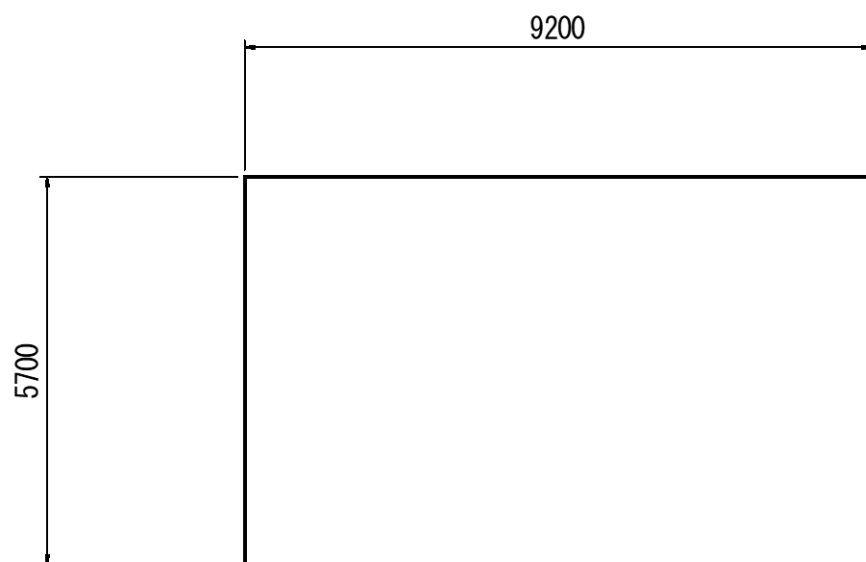
橋脚工(P2)

P 2橋脚数量集計表

[illegible]

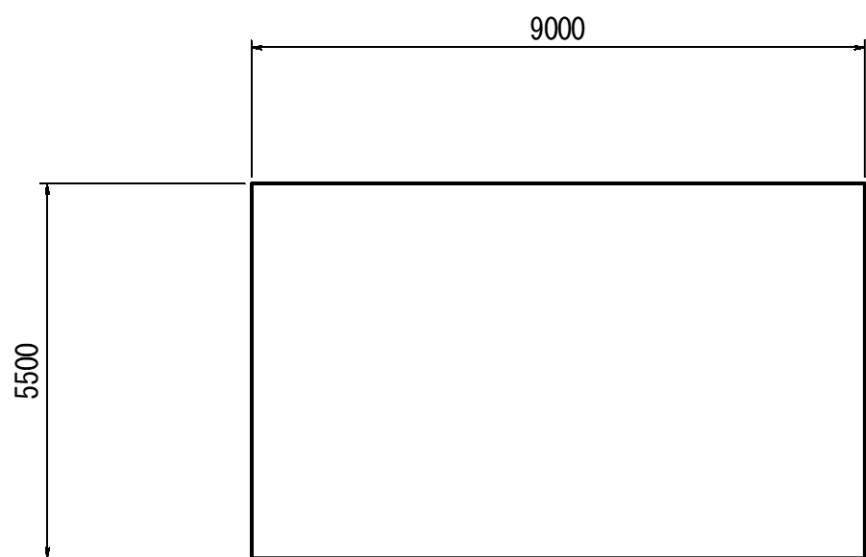
本体工形状・寸法図

・均しCo



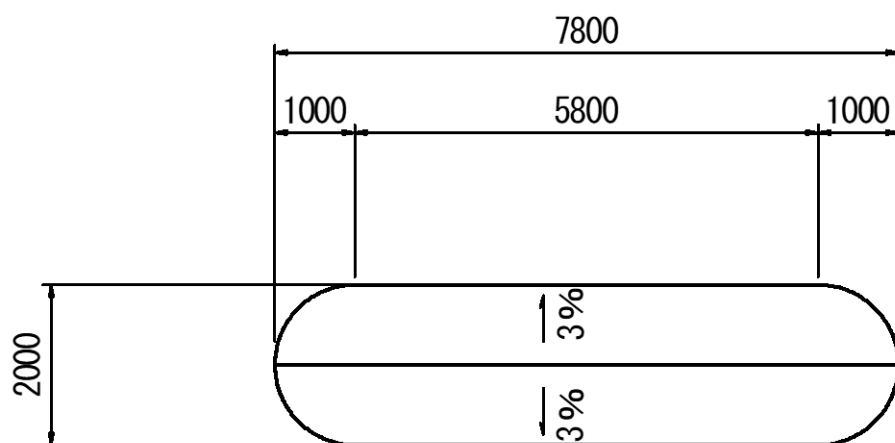
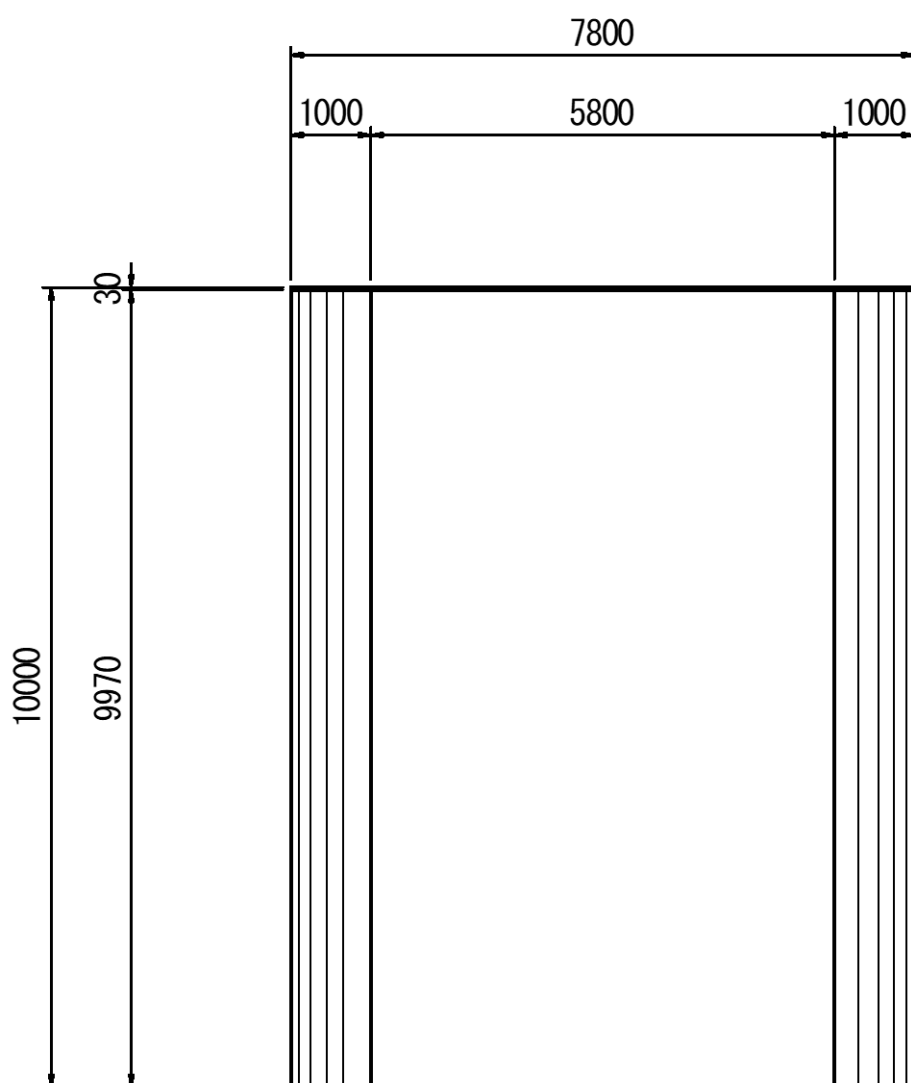
高さ h=100

・底版



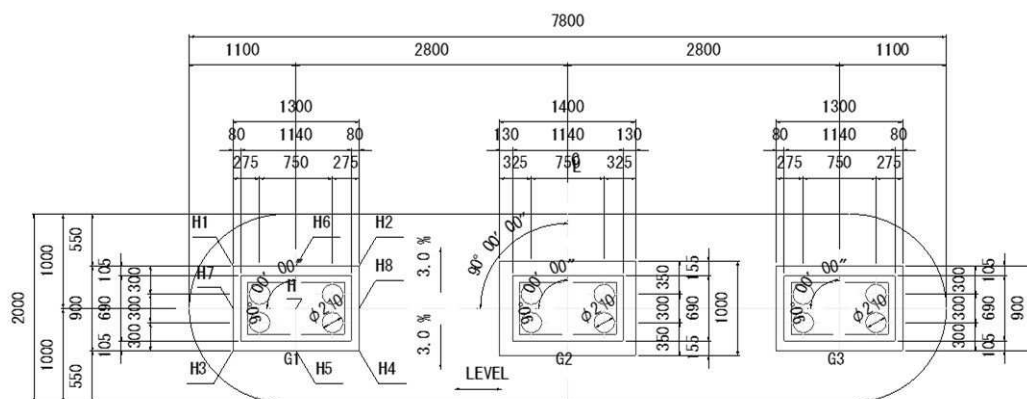
h=1900

・柱



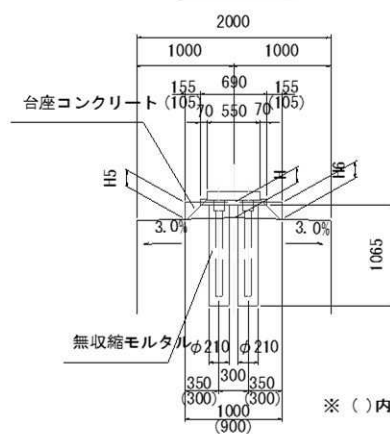
・台座コンクリート

平面图

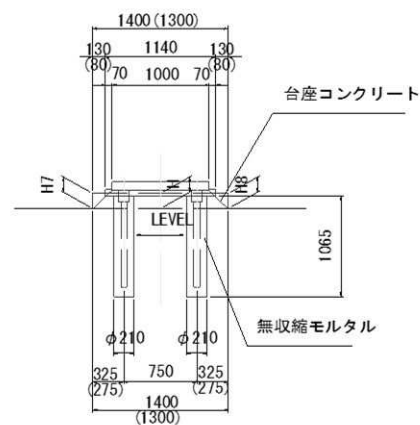


断面図

橋軸方向



直角方向



※ ()内数値はG1・G3を表示。

数值表

	G1	G2	G3
	台座コンクリート		
平均H	89	155	93
H	80	145	84
H1	94	160	98
H2	94	160	98
H3	94	160	98
H4	94	160	98
H5	94	160	98
H6	94	160	98
H7	80	145	84
H8	80	145	84
橋座高	30. 324	30. 324	30. 324

〔本体工数量計算〕

1、均し型枠

$$A = (9.200 + 5.700) \times 0.100 \times 2 = 2.98 \text{ m}^2$$

2、均しコンクリート (t=100)※ $\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$

$$A = 9.200 \times 5.700 = 52.44 \text{ m}^2$$

$$(V = 52.44 \text{ m}^2 \times 0.100 = 5.24 \text{ m}^3)$$

3、軀体型枠

・普通型枠

$$A1 = (9.000 + 5.500) \times 1.900 \times 2 \quad (\text{底版}) = 55.10$$

$$A2 = 5.800 \times 9.970 \times 2 \quad (\text{柱}) = 115.65$$

$$A4 = (1.300 + 0.900) \times 0.089 \times 2 \quad (\text{台座CoG1}) = 0.39$$

$$A5 = (1.400 + 1.000) \times 0.155 \times 2 \quad (\text{台座CoG2}) = 0.74$$

$$A6 = (1.300 + 0.900) \times 0.093 \times 2 \quad (\text{台座CoG3}) = 0.41$$

$$\Sigma A = 172.29 \text{ m}^2$$

・円形型枠

$$A = 1/2 \times 2.000 \times \pi \times 9.970 \times 2 + 1/2 \times 1/2 \times 2.000 \times \pi \times 0.030 \times 2 \quad (\text{柱}) = 62.74 \text{ m}^2$$

4、軀体コンクリート ($\sigma_{ck}=24\text{N/mm}^2$)

$$V1 = 9.000 \times 5.500 \times 1.900 \quad (\text{底版}) = 94.05$$

$$V2 = 5.800 \times 9.970 \times 2.000 + 1/2 \times 2.000 \times 0.030 \times 5.800 \quad (\text{柱}) = 115.83$$

$$V3 = 1/2 \times 1/4 \times 2.000^2 \times \pi \times 9.970 \times 2 + 1/2 \times 1/2 \times 1/4 \times 2.000^2 \times \pi \times 0.030 \times 2 \quad (\text{〃}) = 31.37$$

$$V4 = 1.300 \times 0.900 \times 0.089 \quad (\text{台座CoG1}) = 0.10$$

$$V5 = 1.400 \times 1.000 \times 0.155 \quad (\text{台座CoG2}) = 0.22$$

$$V6 = 1.300 \times 0.900 \times 0.093 \quad (\text{台座CoG3}) = 0.11$$

$$\Sigma V = 241.68 \text{ m}^3$$

5、鉄 筋 (SD345)

・ 配筋図より (kg)

径	本 体
D35	11, 946 (132)
D32	1, 936
D29	—
小計 (D32～D29)	1, 936
D25	—
D22	—
D19	10, 404
D16	851
小計 (D25～D16)	11, 255
D13	—
合計	25, 137 (132)

※()内はガス圧接箇所数

6、沓座箱抜き

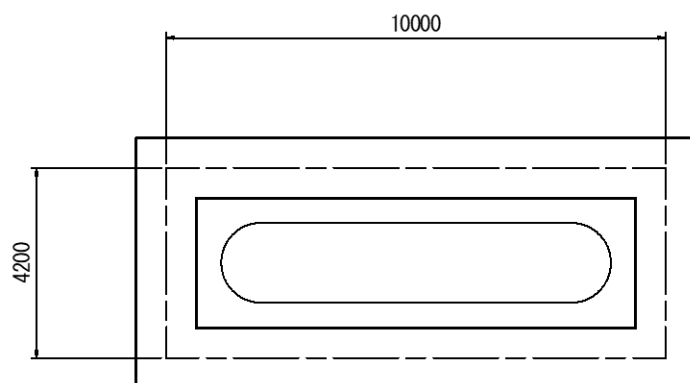
Φ210×1065

$$L = 1.065 \times 12 = 12.780^m$$

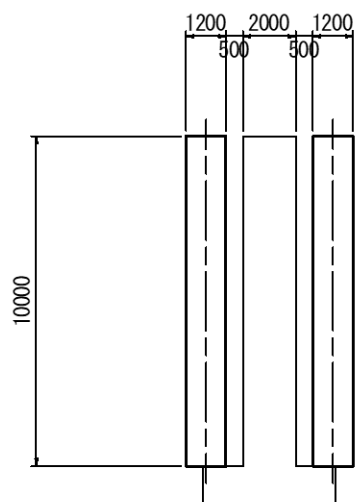
[仮設工]

足場工(桝組足場)

平面図



断面図



$$A = (10.000 + 4.200) \times 10.000 \times 2 = 284.0 \text{ 掛m}^2$$

作業土工

作業土工 数量集計表

工 種	種 別	細別・規格		単位	数 量	備 考
A2・P2施工	A2引き堤防	盛土 設置	土砂	m3	944.3	
		土材料	流用土	m3	726.6	
		不足土	購入土	m3	290.4	
		盛土 撤去	土砂	m3	944.3	
		土木シート設置		m2	422.1	
		土木シート撤去		m2	422.1	
		土木シート処分		t	0.055	
	A2作業土工	床掘	土砂, A領域	m3	57.5	
			土砂, B領域	m3	408.7	
			土砂, C領域	m3	109.7	
		埋戻し	土砂	m3	297.9	
	P2作業土工	床掘	土砂, A領域	m3	175.1	
			土砂, B領域	m3	250.5	
			土砂, C領域	m3	382.7	
			岩盤, C領域	m3	58.9	
		埋戻し	土砂	m3	540.5	

数量内訳

【P2・A2施工】

(1) A2引き堤防

1) 盛土 設置

土砂

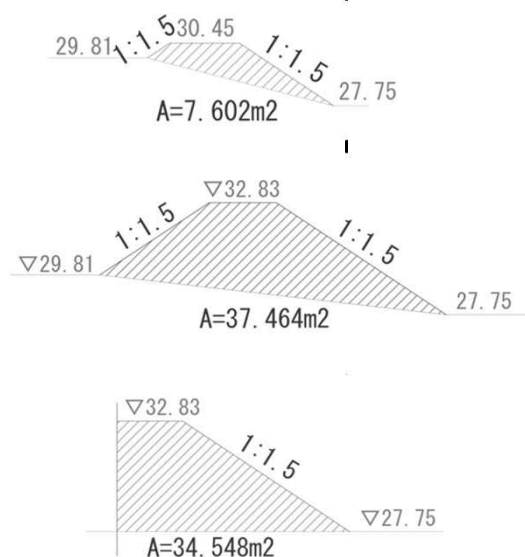
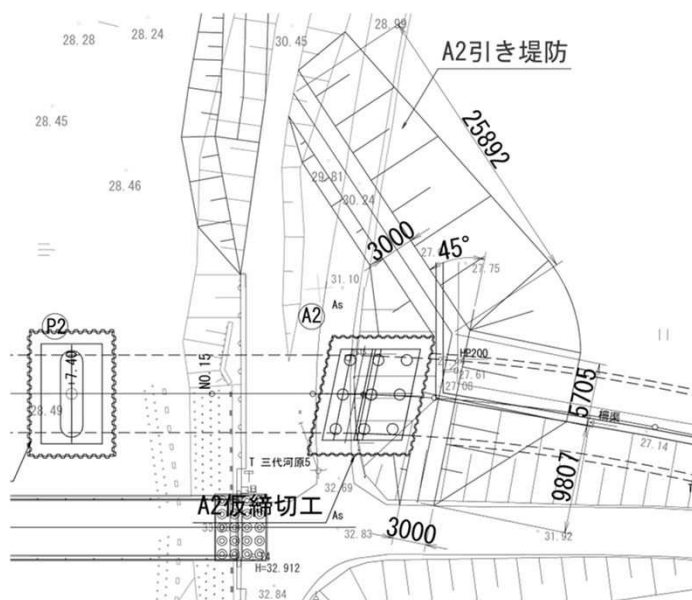
$$V1 = 34.548 \text{ m}^2 / 2 \times 9.807 \text{ m} = 169.406 \text{ m}^3$$

$$V2 = (34.548 \text{ m}^2 + 37.464 \text{ m}^2) / 2 \times 5.705 \text{ m} = 205.414 \text{ m}^3$$

$$V3 = (37.464 \text{ m}^2 + 7.602 \text{ m}^2) / 2 \times 25.271 \text{ m} = 569.431 \text{ m}^3$$

$$\Sigma V = 169.406 \text{ m}^3 + 205.414 \text{ m}^3 + 569.431 \text{ m}^3 = 944.252 \text{ m}^3$$

944.3 m³



2) 流用土(P1橋脚下部工 仮置場より)

土砂

$$V = 726.6 \text{ m}^3$$

726.6 m³

3) 不足土

土砂

$$V = 944.252 \text{ m}^3 - 726.6 \text{ m}^3 \times 0.9$$

290.4 m³

4) 盛土 撤去

土砂

$$V = 944.252 \text{ m}^3$$

944.3 m³

5) 土木シート設置

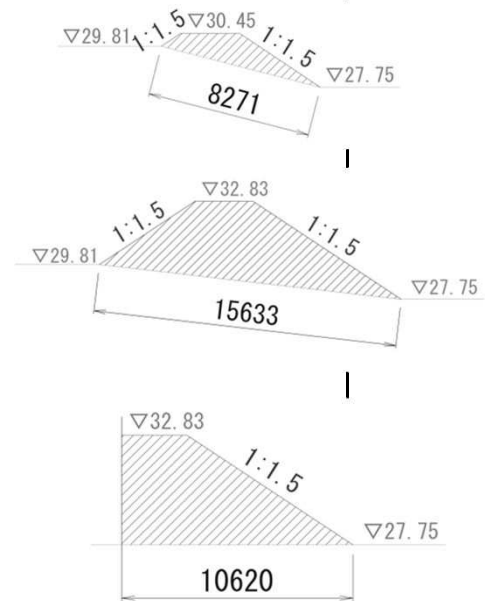
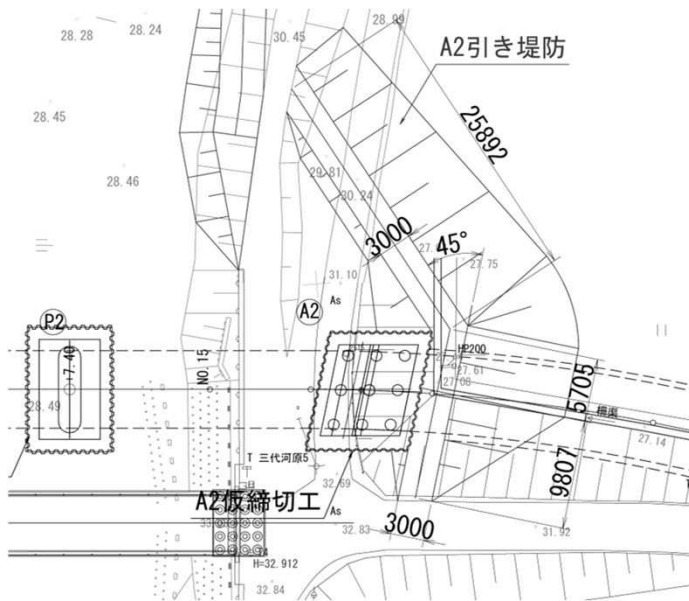
$$A1 = 10.620 \text{ m} / 2 \times 9.807 \text{ m} = 52.075 \text{ m}^2$$

$$A2 = 10.620 \text{ m}^2 \times 5.705 \text{ m} = 60.587 \text{ m}^2$$

$$A3 = (15.633 \text{ m} + 8.271 \text{ m}) / 2 \times 25.892 \text{ m} = 309.461 \text{ m}^2$$

$$\Sigma A = 52.075 \text{ m}^2 + 60.587 \text{ m}^2 + 309.461 \text{ m}^2 = 422.123 \text{ m}^2$$

422.1 m²



6) 土木シート 撤去

$$A = 422.123 \text{ m}^2$$

422.1 m²

7) 土木シート 処分

$$W = 422.123 \text{ m}^2 \times 0.00037 \text{ m} \times 0.35 \text{ t/m}^3$$

0.055 t

(2) A2作業土工

1) 床掘

土砂, A領域

$$V = 5.433 \text{ m}^2 \times 10.577 \text{ m} = 57.465 \text{ m}^3$$

57.5 m³

土砂, B領域

$$V = 38.642 \text{ m}^2 \times 10.577 \text{ m} = 408.716 \text{ m}^3$$

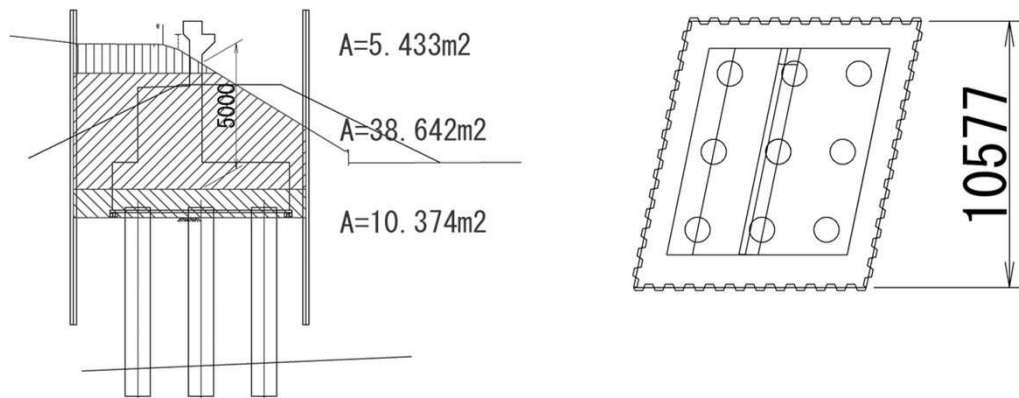
408.7 m³

土砂, C領域

$$V = 10.374 \text{ m}^2 \times 10.577 \text{ m} = 109.726 \text{ m}^3$$

109.7 m³

A2



2) 埋戻し

土砂

$$V1 = 44.064 \text{ m}^2 \times 1.088 \text{ m} = 47.942 \text{ m}^3$$

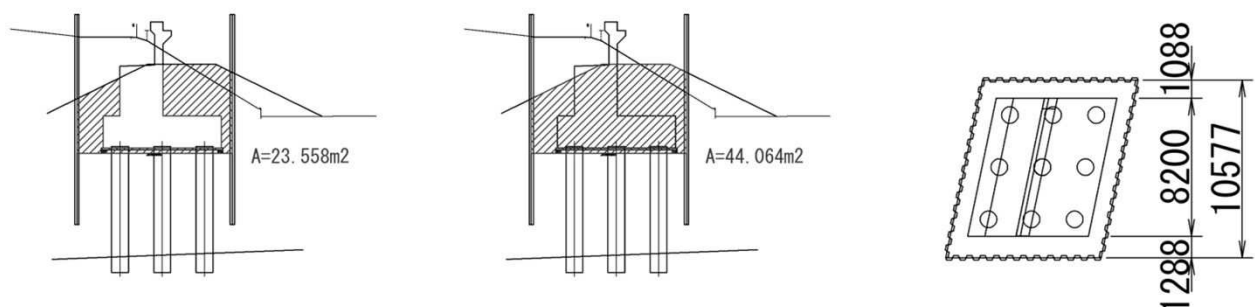
$$V2 = 23.558 \text{ m}^2 \times 8.200 \text{ m} = 193.176 \text{ m}^3$$

$$V3 = 44.064 \text{ m}^2 \times 1.288 \text{ m} = 56.754 \text{ m}^3$$

$$\Sigma V = 47.942 \text{ m}^3 + 193.176 \text{ m}^3 + 56.754 \text{ m}^3 = 297.872 \text{ m}^3$$

297.9 m³

A2



(3) P2作業土工

1) 床掘

土砂, A領域

$$V = 15.632 \text{ m}^2 \times 11.200 \text{ m} = 175.078 \text{ m}^3$$

175.1 m³

土砂, B領域

$$V = 22.368 \text{ m}^2 \times 11.200 \text{ m} = 250.522 \text{ m}^3$$

250.5 m³

土砂, C領域

$$V = 34.173 \text{ m}^2 \times 11.200 \text{ m} = 382.738 \text{ m}^3$$

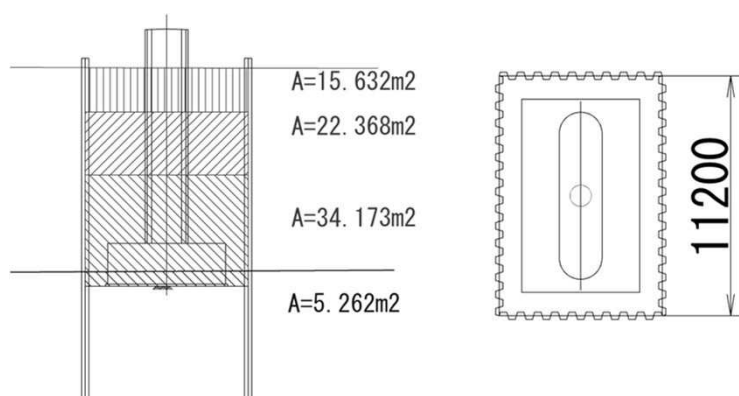
382.7 m³

岩盤, C領域

$$V = 5.262 \text{ m}^2 \times 11.200 \text{ m} = 58.934 \text{ m}^3$$

58.9 m³

P2



2) 埋戻し

土砂

$$V1 = 68.354 \text{ m}^2 \times 1.100 \text{ m} = 75.189 \text{ m}^3$$

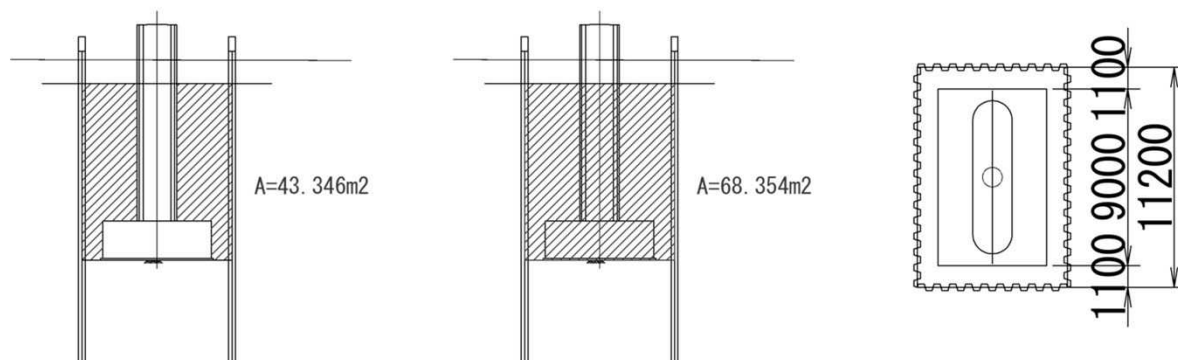
$$V2 = 43.346 \text{ m}^2 \times 9.000 \text{ m} = 390.114 \text{ m}^3$$

$$V3 = 68.354 \text{ m}^2 \times 1.100 \text{ m} = 75.189 \text{ m}^3$$

$$\Sigma V = 75.189 \text{ m}^3 + 390.114 \text{ m}^3 + 75.189 \text{ m}^3 = 540.493 \text{ m}^3$$

540.5 m³

P2



仮設工

三代河原橋橋台橋脚仮締切(A2橋台)

土留め工数量表

名 称		規 格	長 さ (m)	数 量	単位質量 (kg/m)	単位質量 (kg/本)	質 量 (kg)	備 考
腹 起	(1段目)	H400X400X13X21	7.562	2	200	1512.40	3,025	SS400
腹 起	(1段目)	H400X400X13X21	10.370	3	200	2074.00	6,222	SS400
隅火打	(1段目)	H400X400X13X21	2.000	1	200	400.00	400	SS400
隅火打	(1段目)	H400X400X13X21	2.400	2	200	480.00	960	SS400
隅火打	(1段目)	H400X400X13X21	2.900	1	200	580.00	580	SS400
隅火打	(1段目)	H400X400X13X21	3.900	1	200	780.00	780	SS400
1段目主部材合計							11,967 kg	
腹 起	(2段目)	H400X400X13X21	7.562	2	200	1512.40	3,025	SS400
腹 起	(2段目)	H400X400X13X21	10.370	3	200	2074.00	6,222	SS400
隅火打	(2段目)	H400X400X13X21	2.000	1	200	400.00	400	SS400
隅火打	(2段目)	H400X400X13X21	2.400	2	200	480.00	960	SS400
隅火打	(2段目)	H400X400X13X21	2.900	1	200	580.00	580	SS400
隅火打	(2段目)	H400X400X13X21	3.900	1	200	780.00	780	SS400
2段目主部材合計							11,967 kg	
腹 起	(3段目)	H400X400X13X21	7.562	2	200	1512.40	3,025	SS400
腹 起	(3段目)	H400X400X13X21	10.370	3	200	2074.00	6,222	SS400
隅火打	(3段目)	H400X400X13X21	2.000	1	200	400.00	400	SS400
隅火打	(3段目)	H400X400X13X21	2.400	2	200	480.00	960	SS400
隅火打	(3段目)	H400X400X13X21	2.900	1	200	580.00	580	SS400
隅火打	(3段目)	H400X400X13X21	3.900	1	200	780.00	780	SS400
3段目主部材合計							11,967 kg	
主部材総合計							35,901 kg	
副部材(A) 主部材 × 22%							7,898 kg	
副部材(B) 主部材 × 4%							1,436 kg	
副部材(A) ~ (B) 合計							9,334 kg	
部材総合計							45,235 kg	
鋼矢板		SP-4型	12.500	96	76.100	951.25	91,320	SY295
特殊鋼矢板A		SP-4型	12.500	2	76.100	951.25	1,903	SY295
特殊鋼矢板B		SP-4型	12.500	2	76.100	951.25	1,903	SY295
鋼矢板合計							95,126 kg	
総 合 計							140,361 kg	

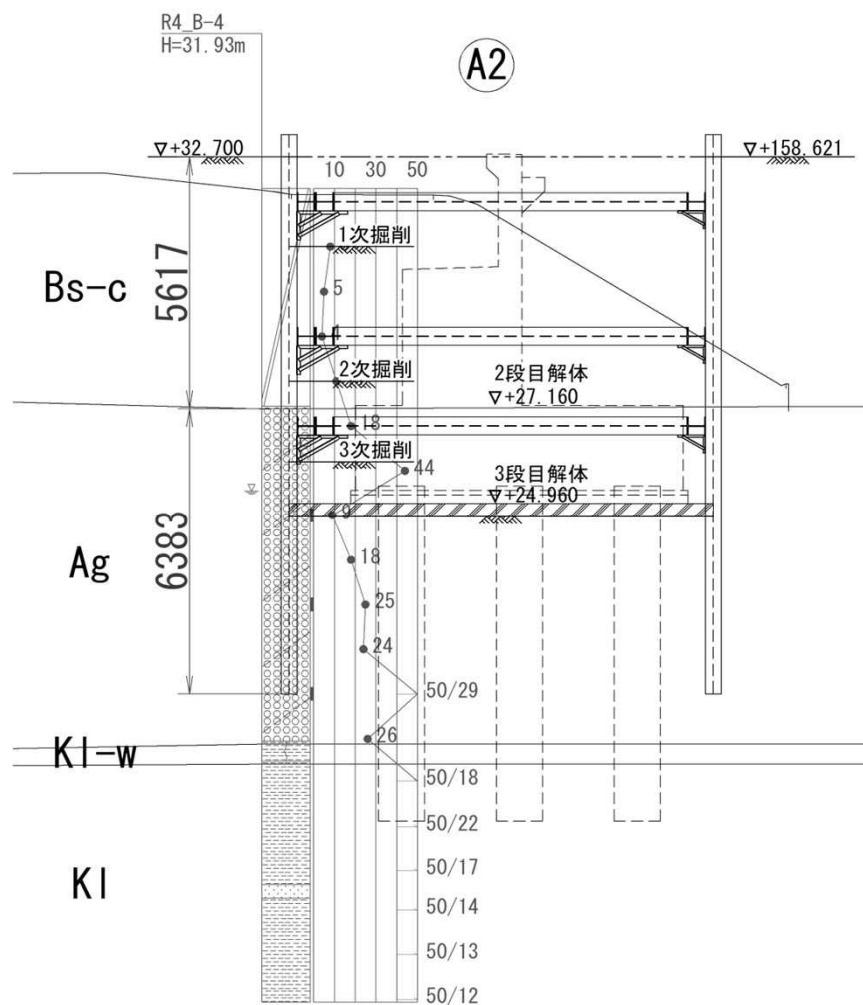
注1) 副部材Aは、主部材質量×0.22の値とする。

注2) 副部材Bは、主部材質量×0.04の値とする。

注3) ジャッキを必要とする隅火打は、0.6mを差し引いた長さとする。

三代河原打ち込み長 (A2橋脚)

地層区分	最大N値	打込長 (m)	本数
礫混り砂質シルト (Bs-c)	11	5.62	100
シルト混り礫質土 玉石混り礫質土 (Ag)	44	6.38	100
打込長計 (m)		12.00	



三代河原橋橋台橋脚仮締切（P2橋脚）

土留め工数量表

名 称		規 格	長 さ (m)	数 量	単位質量 (kg/m)	単位質量 (kg/本)	質 量 (kg)	備 考
腹 起	(1段目)	H400X400X13X21	6.460	2	200	1292.00	2,584	SS400
腹 起	(1段目)	H400X400X13X21	10.860	2	200	2172.00	4,344	SS400
隅火打	(1段目)	H400X400X13X21	3.000	4	200	600.00	2,400	SS400
隅火打	(1段目)	H400X400X13X21	1.500	4	200	300.00	1,200	SS400
1段目主部材合計							10,528	kg
腹 起	(2段目)	H350X350X12X19	5.860	4	150	879.00	3,516	SS400
腹 起	(2段目)	H350X350X12X19	10.860	4	150	1629.00	6,516	SS400
隅火打	(2段目)	H350X350X12X19	2.200	4	150	330.00	1,320	SS400
2段目主部材合計							11,352	kg
腹 起	(3段目)	H400X400X13X21	6.460	2	200	1292.00	2,584	SS400
腹 起	(3段目)	H400X400X13X21	10.860	2	200	2172.00	4,344	SS400
隅火打	(3段目)	H400X400X13X21	2.500	4	200	500.00	2,000	SS400
3段目主部材合計							8,928	kg
腹 起	(4段目)	H350X350X12X19	5.860	4	150	879.00	3,516	SS400
腹 起	(4段目)	H350X350X12X19	10.860	4	150	1629.00	6,516	SS400
隅火打	(4段目)	H350X350X12X19	2.200	4	150	330.00	1,320	SS400
4段目主部材合計							11,352	kg
主部材総合計							42,160	kg
副部材（A）主部材 × 22%							9,275	kg
副部材（B）主部材 × 4%							1,686	kg
副部材（A）～（B）合計							10,961	kg
部材総合計							53,121	kg
鋼矢板		SP-4型	14.000	90	76.100	1065.40	95,886	SY295
鋼矢板		SP-C4コーナー	14.000	4	76.000	1064.00	4,256	SY295
鋼矢板合計							100,142	kg
総 合 計							153,263	kg

注1) 副部材Aは、主部材質量×0.22の値とする。

注2) 副部材Bは、主部材質量×0.04の値とする。

注3) ジャッキを必要とする隅火打は、0.6mを差し引いた長さとする。

三代河原打ち込み長 (P2橋脚)

地層区分	最大N値	打込長 (m)	本数
礫混り砂質シルト (Bs-c)	-	0.72	94
シルト混り礫質土 玉石混り礫質土 (Ag)	26	8.67	94
風化シルト岩 (Kl-w)	-	0.12	94
シルト岩・砂岩 (Kl)	150	4.00	94
打込長計 (m)		13.51	

