

数 量 総 括 表

工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数値	内訳表数量	設計数量	摘 要
工場製作工	製作加工	製作加工		式	1	1.0	1	製作・輸送費込み
RC橋脚工	作業土工	床掘り	障害無	m3	10	348.0	350	
			障害有	m3	10	522.0	520	
			障害有、5m超	m3	10	98.0	100	
		掘削補助機械搬入搬出		回	1	2.0	2	
		基面整正		m2	1	110.3	110	
		埋戻し(P6橋脚)	4m≦W	m3	10	147.6	150	
			1m≦W<4m	m3	10	238.1	240	
			W<1m	m3	10	10.6	10	
		埋戻し(P7橋脚)	1m≦W<4m	m3	10	225.5	230	
			W<1m	m3	10	8.5	10	
		土砂等運搬	第4種建設発生土、地山	m3	10	337.7	340	
	橋脚躯体工	T型橋脚	P6橋脚	基	1	1.0	1	
			P7橋脚	基	1	1.0	1	
仮設工	土留・仮締切工(P6,P7)	H鋼杭	P6橋脚	本	1	30.0	30	
		横矢板	P6橋脚	m2	10	242.0	240	
		切梁・腹起し	P6橋脚	式	1	1.0	1	
		H鋼杭	P7橋脚	本	1	26.0	26	
		横矢板	P7橋脚	m2	10	206.0	210	
		切梁・腹起し	P7橋脚	式	1	1.0	1	
		木くず処分		式	1	1.0	1	
		機械解体組立費用		式	1	1.0	1	
交通誘導警備員	交通誘導警備員	交通誘導警備員	交通誘導警備員B	人日	1	429.0	429	参考
間接工事費積み上げ分	共通仮設費(積分)	運搬費	掘削機械 重機建設機械分解組立輸送費	回	1	3.0	3	
			仮設材運搬費	t	1	249.2	249	
		技術管理費	地質・土質試験	式	1	1.0	1	
			平板載荷試験	式	1	1.0	1	
		管轄費・現場環境改善費	現場環境改善費	式	1	1.0	1	

[illegible]

[illegible]

[illegible]

1. 数量総括表

(1) 本体工 (P 6 橋脚)

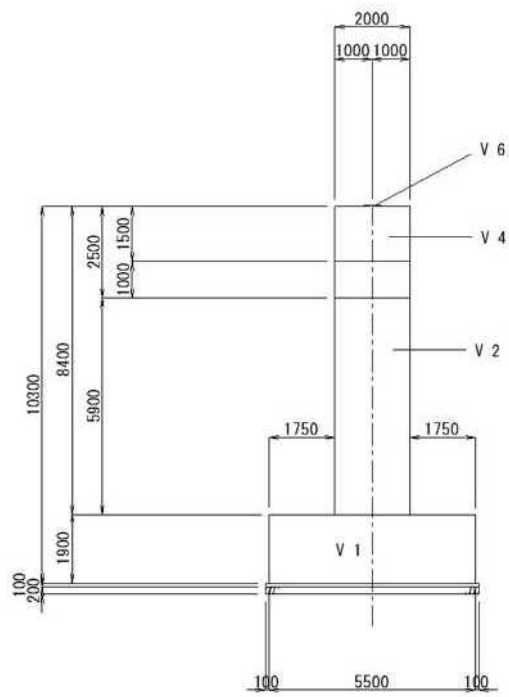
種別		規格	単位	数量	摘要
均しコンクリート		18-8-25BB	m ²	69.5	t=100mm
均しコンクリート型枠			m ²	3.6	
基礎砕石		RC-40	m ²	69.5	t=200mm
コンクリート		24-8-25-BB	m ³	237.1	
型 枠			m ²	261.9	
支保工			空m ³	116.3	
足場工			掛m ²	346.1	
鉄筋質量	D13	SD345	kg	-	
	D16～D25	SD345	kg	22017	
	D29～D32	SD345	kg	25833	(99)
	合計	SD345	kg	47850	(99)
無収縮モルタル			m ³	-	
土工	掘削		m ³	575.4	
	埋戻し		m ³	396.3	
	残土		m ³	179.1	

()内は圧接個数を示す。

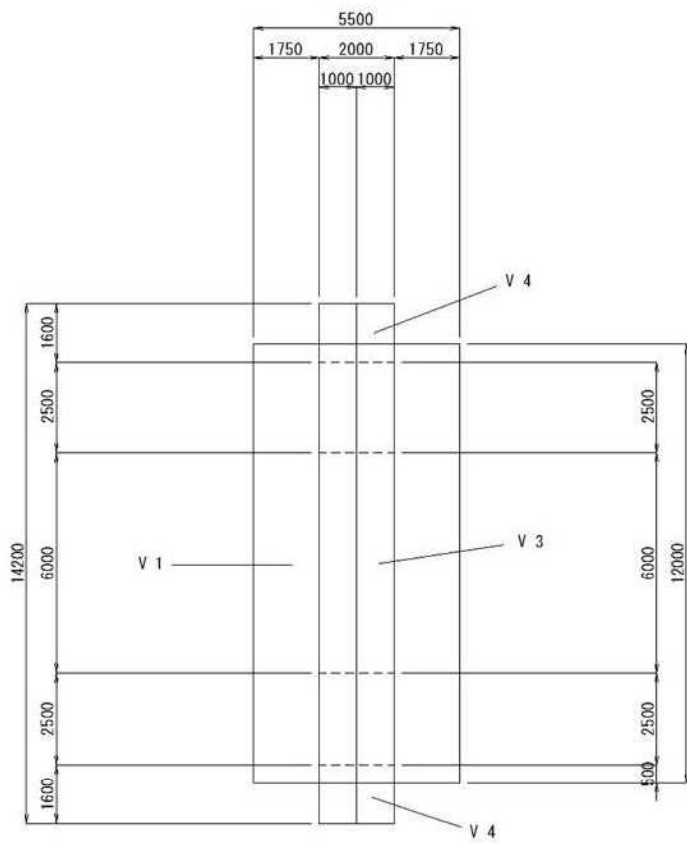
1. 数量計算

1.1 コンクリート

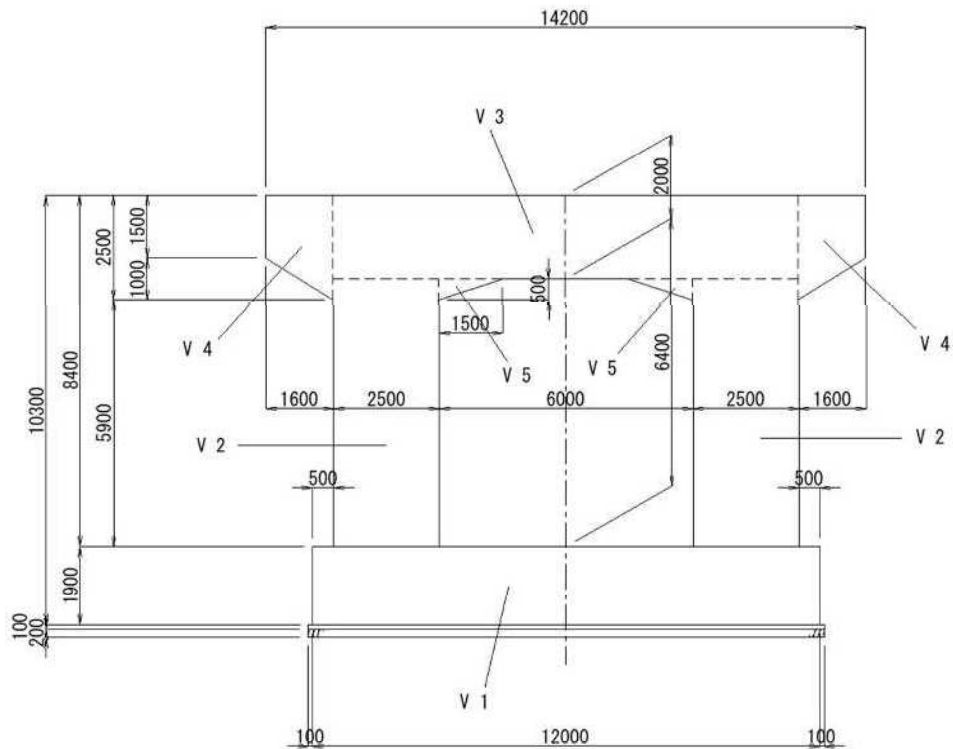
側面図



平面図



断面図



(1) 本體工

フーチング

$$V1 = 5.500 \times 1.900 \times 12.000 = 125.400 \text{ m}^3$$

柱

$$V2 = 6.400 \times 2.000 \times 2.500 \times 2 = 64.000 \text{ m}^3$$

はり

$$V3 = 1.500 \times 2.000 \times 11.000 = 33.000 \text{ m}^3$$

$$V4 = 1/2 \times (1.500 + 2.500) \times 1.600 \times 2.000 \times 2 = 12.800 \text{ m}^3$$

$$V5 = 1/2 \times 1.500 \times 0.500 \times 2.000 \times 2 = 1.500 \text{ m}^3$$

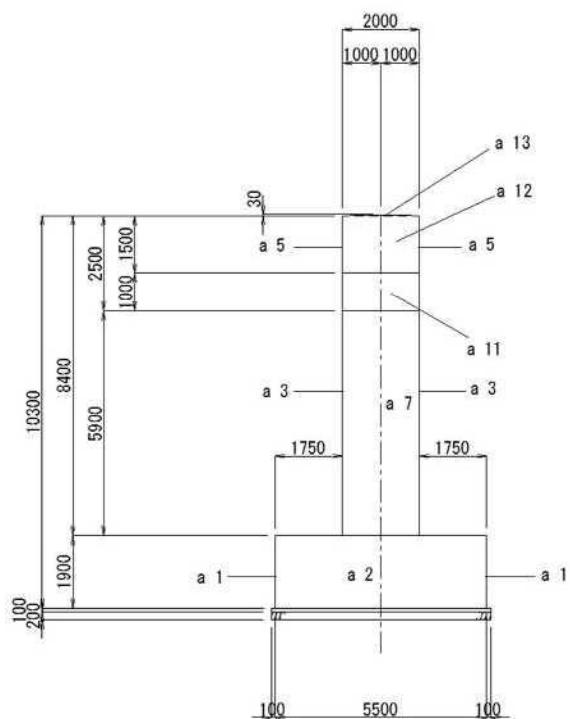
勾配コンクリート

$$V6 = 1/2 \times 2.000 \times 0.030 \times 14.200 = 0.426 \text{ m}^3$$

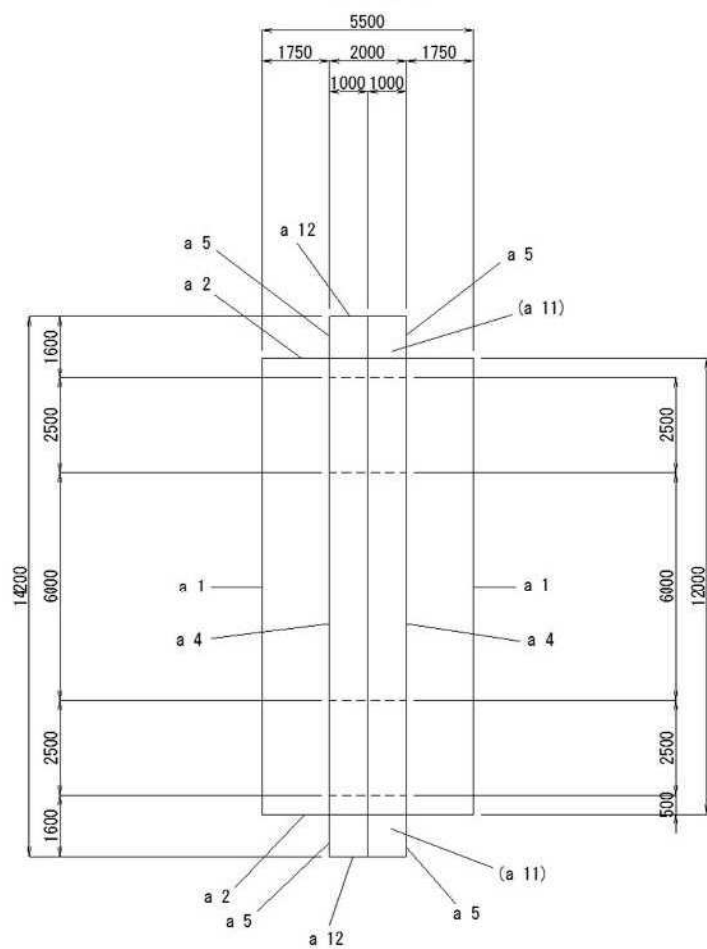
$$\text{本體工合計} = 237.126 \text{ m}^3$$

1.2 型枠

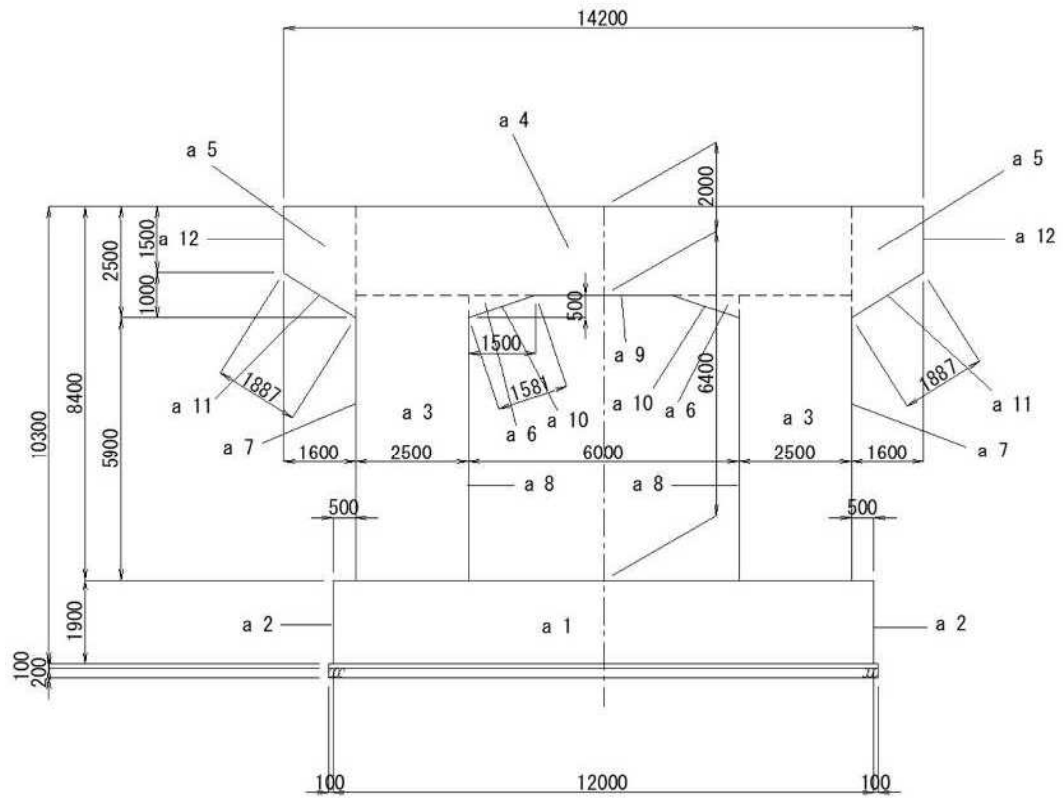
側面図



平面図



断面图



(1) 本体工

フーチング

$$a1 = 1.900 \times 12.000 \times 2 = 45.600 \text{ m}^2$$

$$a2 = 1.900 \times 5.500 \times 2 = 20.900 \text{ m}^2$$

$$\text{フーチング小計} = 66.500 \text{ m}^2$$

躯体

$$a3 = 6.400 \times 2.500 \times 2 \times 2 = 64.000 \text{ m}^2$$

$$a4 = 2.000 \times 11.000 \times 2 = 44.000 \text{ m}^2$$

$$a5 = 1/2 \times (1.500 + 2.500) \times 1.600 \times 2 \times 2 = 12.800 \text{ m}^2$$

$$a6 = 1/2 \times 1.500 \times 0.500 \times 2 \times 2 = 1.500 \text{ m}^2$$

$$a7 = 5.900 \times 2.000 \times 2 = 23.600 \text{ m}^2$$

$$a8 = (6.400 - 0.500) \times 2.000 \times 2 = 23.600 \text{ m}^2$$

$$a9 = 3.000 \times 2.000 = 6.000 \text{ m}^2$$

$$a10 = 1.581 \times 2.000 \times 2 = 6.324 \text{ m}^2$$

$$a11 = 1.887 \times 2.000 \times 2 = 7.548 \text{ m}^2$$

$$a12 = 1.500 \times 2.000 \times 2 = 6.000 \text{ m}^2$$

勾配コンクリート

$$a13 = 1/2 \times 2.000 \times 0.030 \times 2 = 0.060 \text{ m}^2$$

$$\text{躯体小計} = 195.432 \text{ m}^2$$

$$\text{本体工合計} = 261.932 \text{ m}^2$$

1.3 基礎材

均しコンリート t=100mm

$$V = 0.100 \times 5.700 \times 12.200 = 6.954 \text{ m}^3$$

$$A = 5.700 \times 12.200 = 69.540 \text{ m}^2$$

均しコン・型枠

$$A = 0.100 \times (5.700 + 12.200) \times 2 = 3.580 \text{ m}^2$$

基礎碎石 (RC-40) t=200mm

$$A = 5.700 \times 12.200 = 69.540 \text{ m}^2$$

1.4 箱抜き

$$L = 0.257 \times 4.000 \times 13.000 = 13.364 \text{ m}$$

$$L = 0.321 \times 4.000 \times 13.000 = 16.692 \text{ m}$$

$$\Sigma L = 30.056 \text{ m}$$

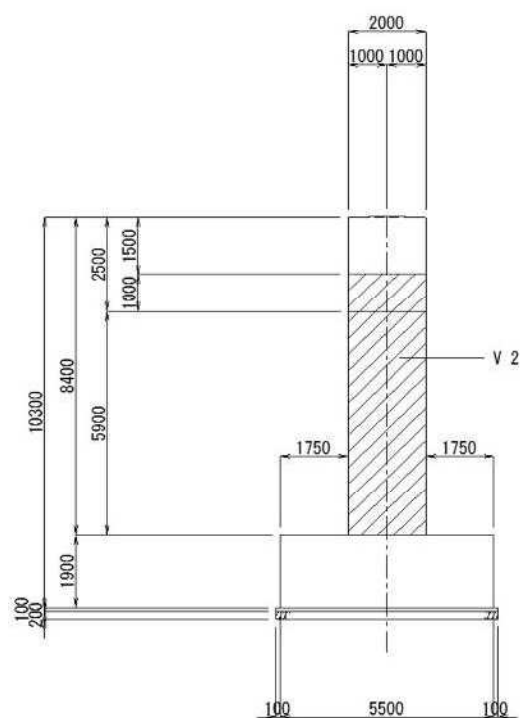
1.5 鉄筋

(図面より)

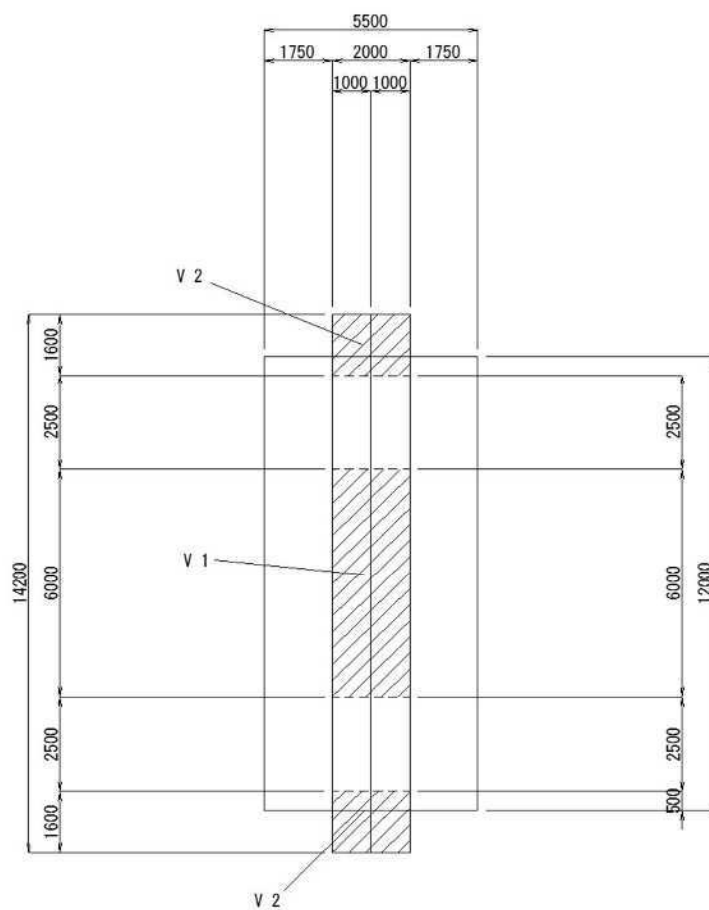
鉄筋径		重量(kg)	圧接個数
D13		-	-
D16 ∪ D25	D16	2, 229	-
	D19	4, 174	-
	D22	12, 963	-
	D25	2, 651	-
	小計	22, 017	-
D29 ∪ D32	D29	9, 142	99
	D32	16, 691	-
	小計	25, 833	99
合計		47, 850	99

1.6 支保工

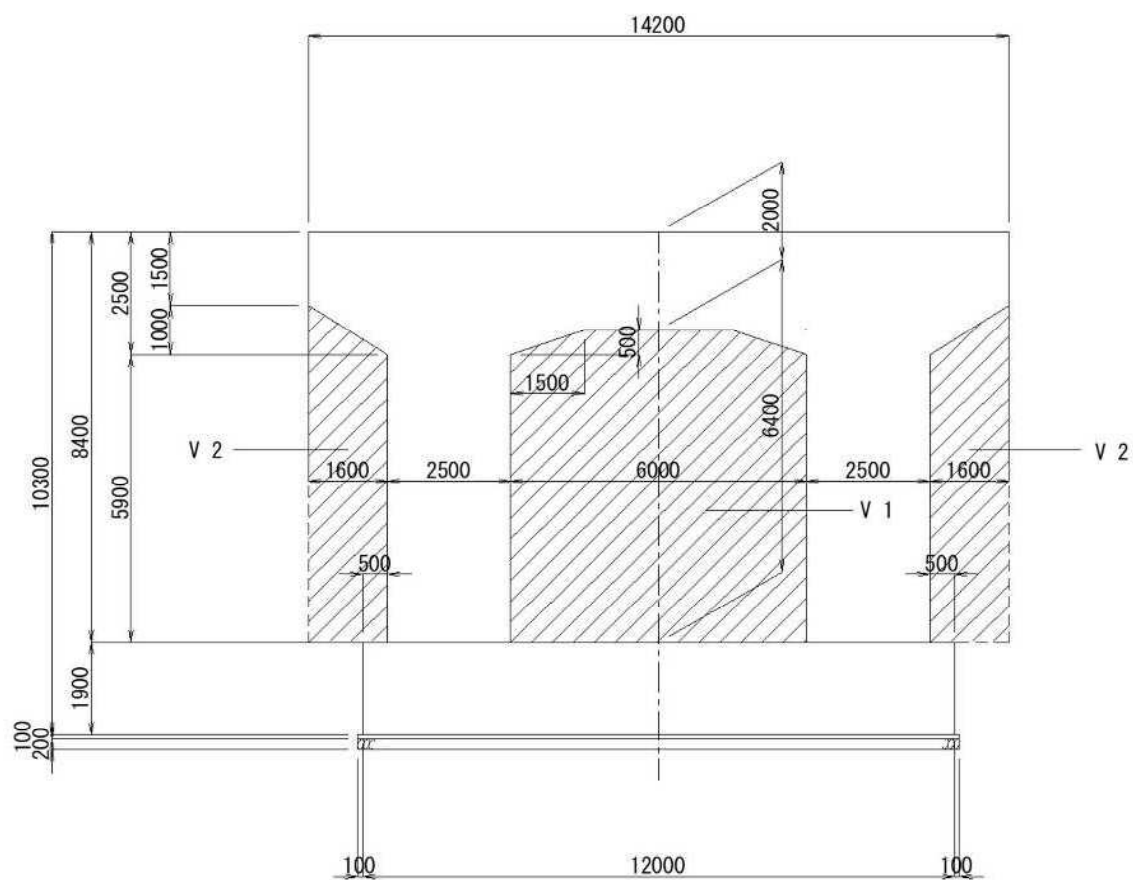
側面図



平面図



断面図



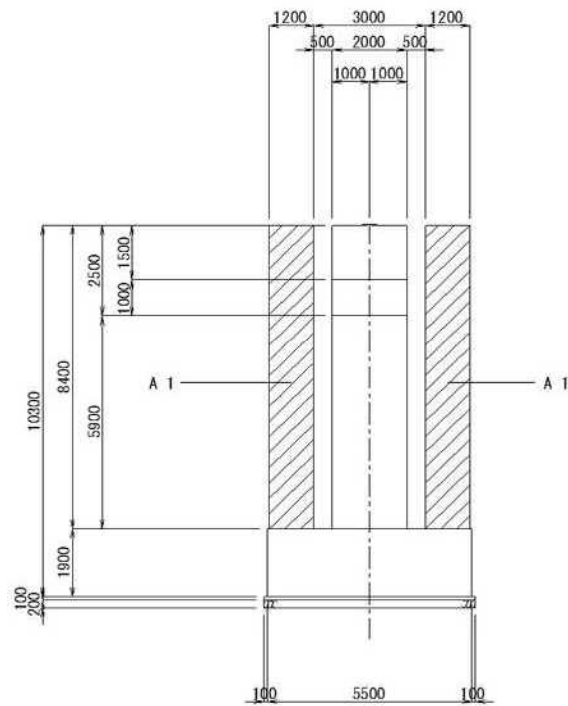
$$V1 = (6.400 \times 6.000 - 1/2 \times 1.500 \times 0.500 \times 2) \times 2.000 = 75.300 \text{ 空m}^3$$

$$V2 = 1/2 \times (5.900 + 6.900) \times 1.600 \times 2.000 \times 2 = 40.960 \text{ 空m}^3$$

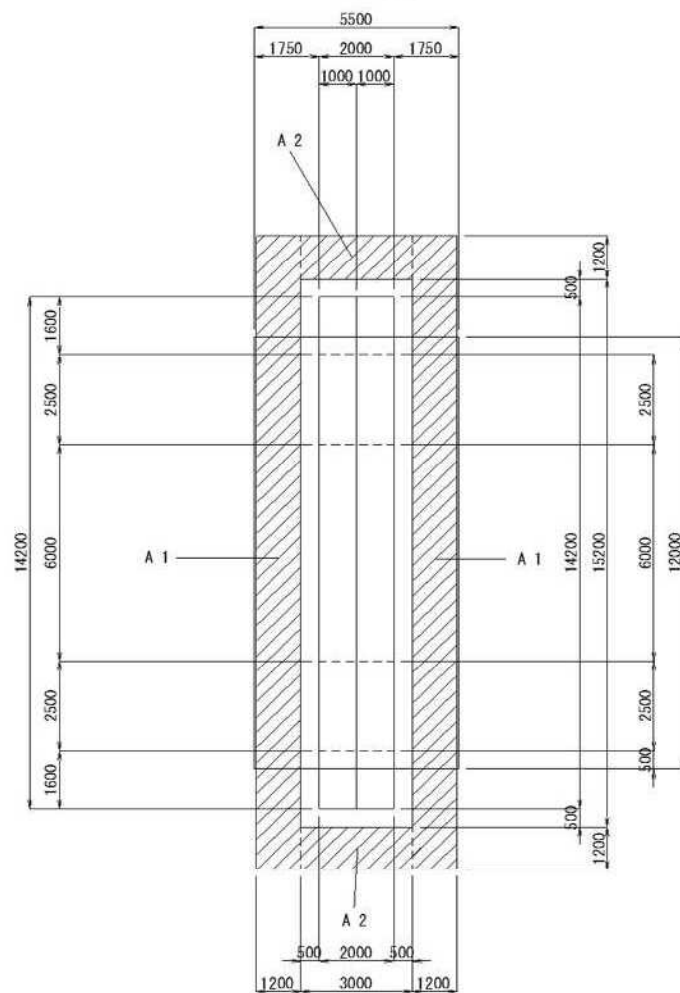
$$\text{支保工合計} = 116.260 \text{ 空m}^3$$

1.7 足場工

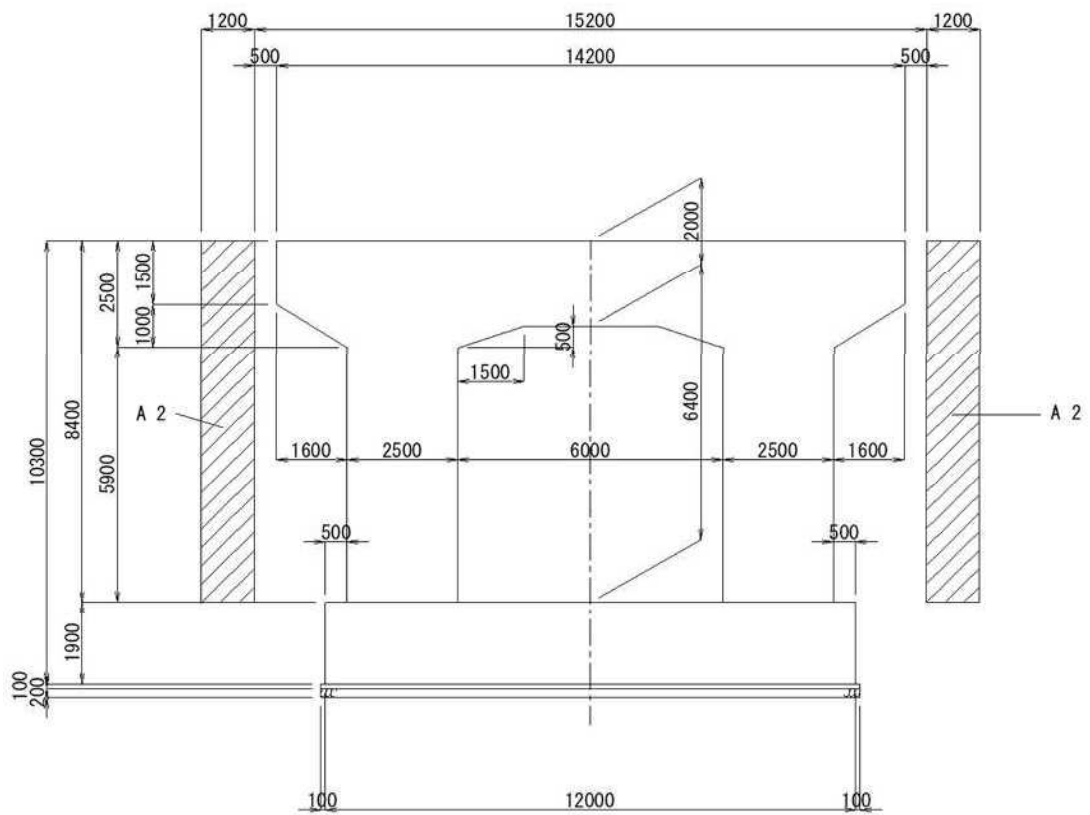
側面図



平面図



断面図



$$A1 = 8.400 \times 17.600 \times 2 = 295.680 \text{ 掛m}^2$$

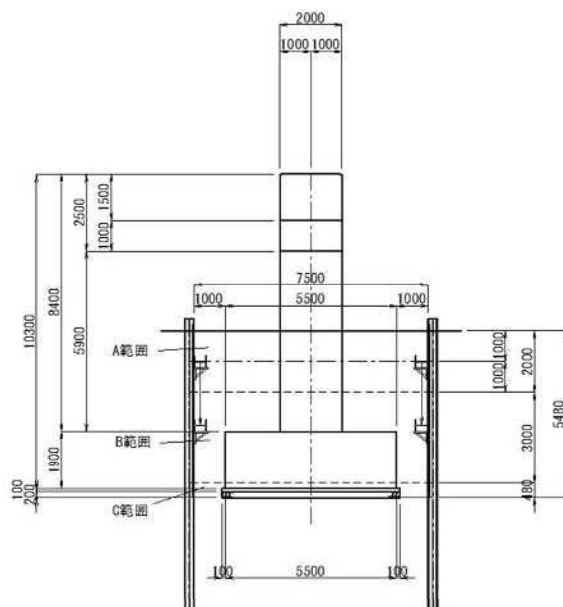
$$A2 = 8.400 \times 3.000 \times 2 = 50.400 \text{ 掛m}^2$$

$$\text{足場工合計} = 346.080 \text{ 掛m}^2$$

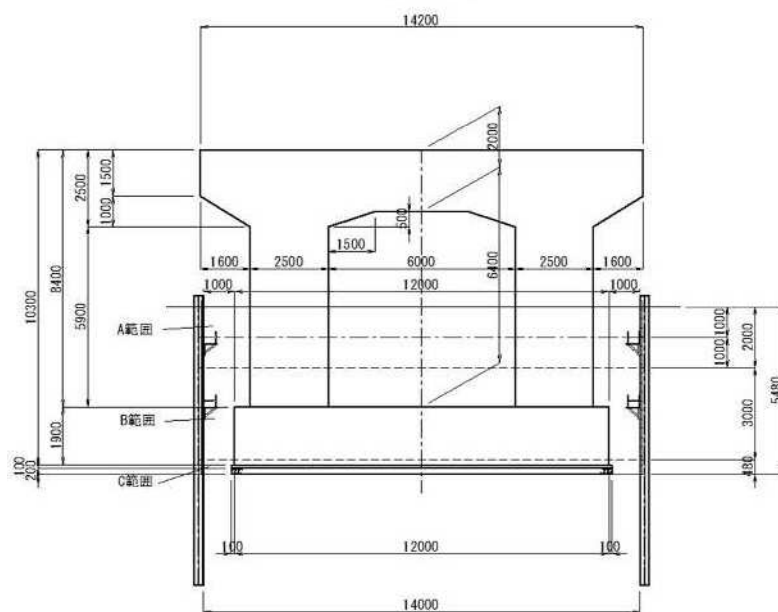
1.8 土工

掘削

側面図

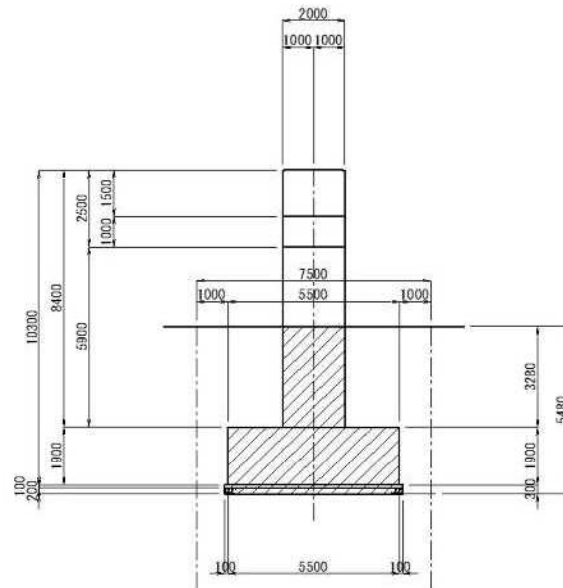


断面図

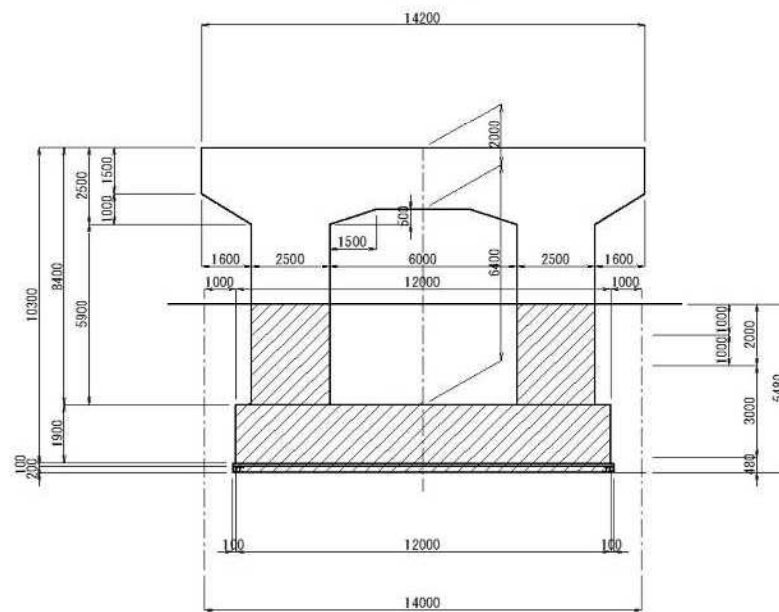


埋戻し

側面図



断面図



(1) 床掘

A範囲 (障害なし)

$$V = 2.000 \times 7.500 \times 14.000 = 210.000 \text{ m}^3$$

B範囲 (障害有)

$$V = 3.000 \times 7.500 \times 14.000 = 315.000 \text{ m}^3$$

C範囲 (障害有、5m超)

$$V = 0.480 \times 7.500 \times 14.000 = 50.400 \text{ m}^3$$

$$\text{掘削合計} = 575.400 \text{ m}^3$$

(2) 基面整正

$$A = 5.700 \times 12.200 = 69.540 \text{ m}^2$$

(3) 残土

躯体

$$V = 0.300 \times 5.700 \times 12.200 + 1.900 \times 5.500 \times 12.000 \\ + 3.280 \times 2.000 \times 2.500 \times 2 = 179.062 \text{ m}^3$$

$$\text{残土合計} = 179.062 \text{ m}^3$$

(4) 埋戻し

$4\text{m} \leq W$

$$V1 = 3.280 \times 6.000 \times 7.500 = 147.600 \text{ m}^3$$

$1\text{m} \leq W < 4\text{m}$

$$V2 = \text{掘削合計} - \text{躯体} - V1 - V3 = 238.100 \text{ m}^3$$

$W < 1\text{m}$

$$V3 = 0.300 \times (7.500 \times 14.000 - 5.700 \times 12.200) = 10.638 \text{ m}^3$$

$$\text{購入土合計} = 396.338 \text{ m}^3$$

1. 数量総括表

(1) 本体工 (P 7 橋脚)

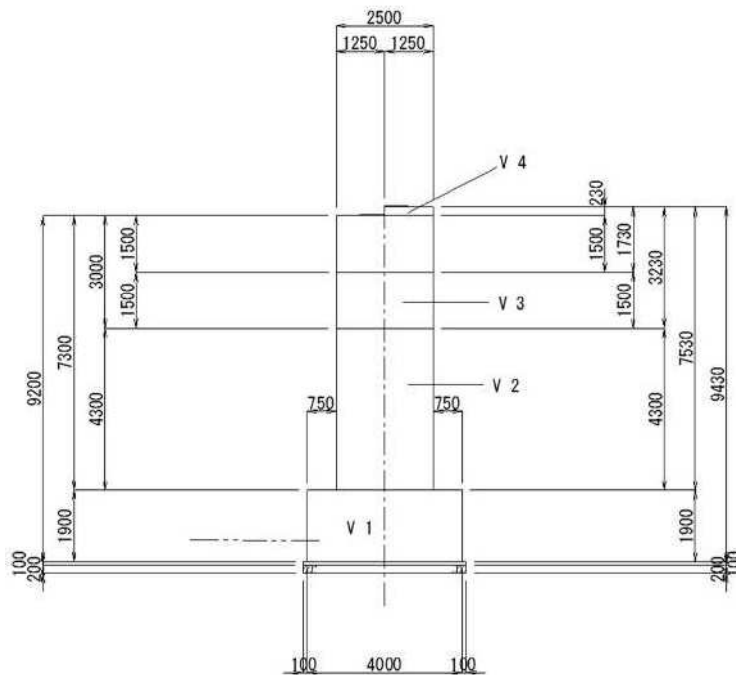
種別		規格	単位	数量	摘要
均しコンクリート		18-8-25BB	m ²	40.7	t=100mm
均しコンクリート型枠			m ²	2.8	
基礎砕石		RC-40	m ²	40.7	t=200mm
コンクリート		24-8-25-BB	m ³	264.1	
型 枠			m ²	253.4	
支保工			空m ³	72.0	
足場工			掛m ²	313.7	
鉄筋質量	D13	SD345	kg	-	
	D16～D25	SD345	kg	14405	(16)
	D29～D32	SD345	kg	1518	(18)
	合計	SD345	kg	15923	(34)
無収縮モルタル			m ³	-	
土工	掘削		m ³	392.6	
	埋戻し		m ³	234.0	
	残土		m ³	158.6	

()内は圧接個数を示す。

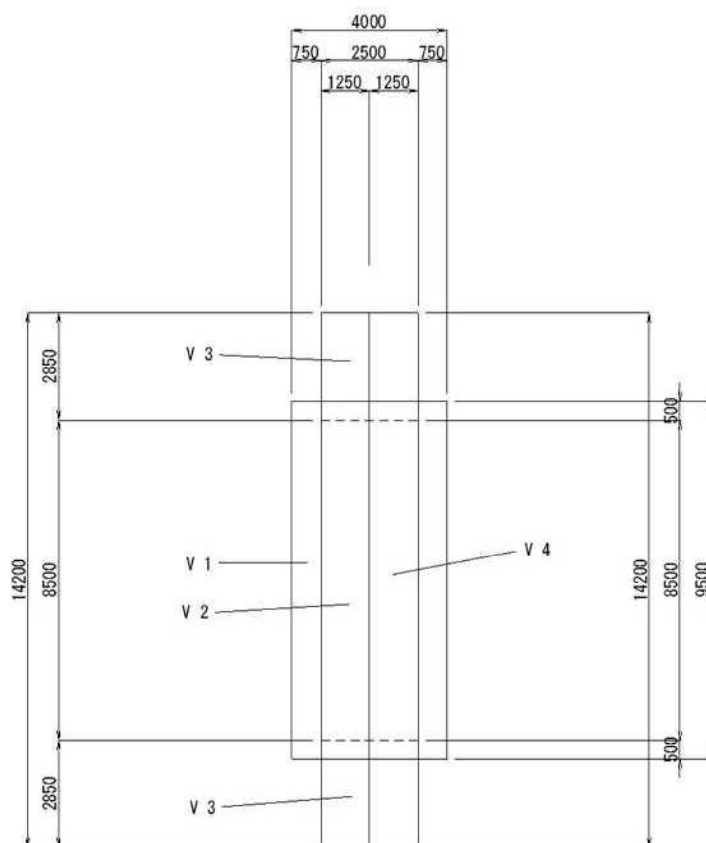
1. 数量計算

1.1 コンクリート

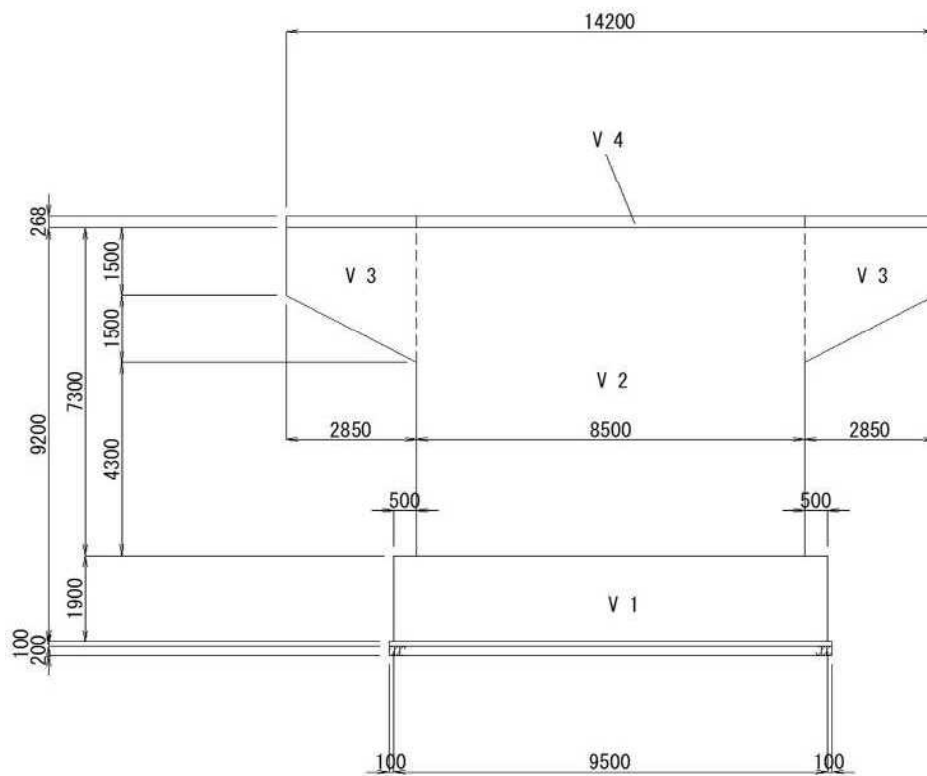
側面図



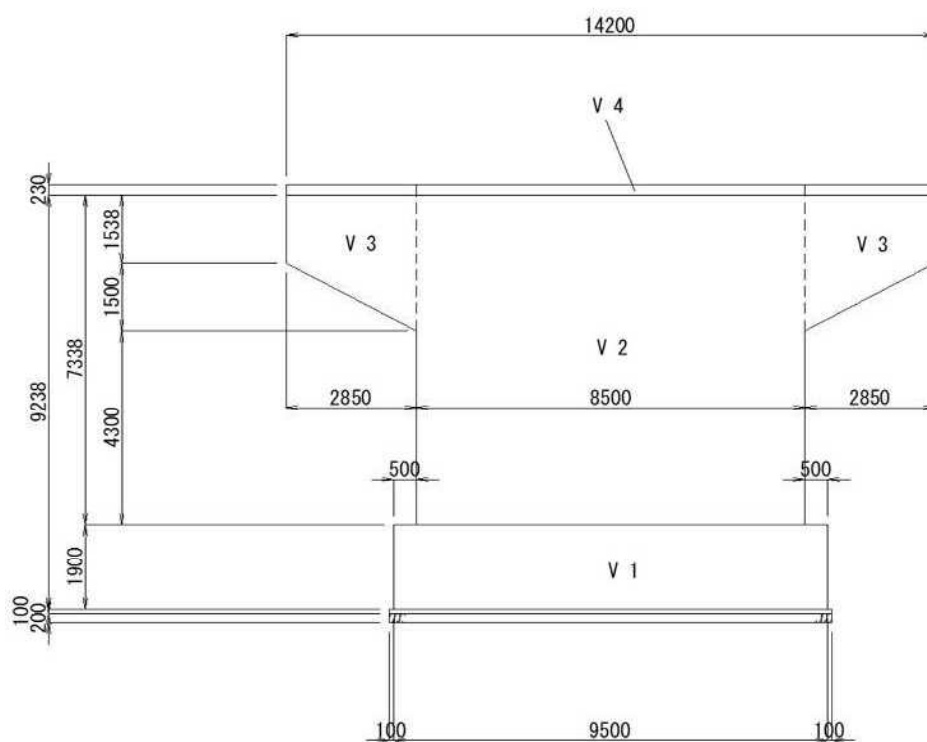
平面図



断面图



断面图



(1) 本体工

フーチング

$$V1 = 1.900 \times 4.000 \times 9.500 = 72.200 \text{ m}^3$$

躯体

$$V2 = 7.300 \times 2.500 \times 8.500 = 155.125 \text{ m}^3$$

はり

$$V3 = 1/2 \times (1.500 + 3.000) \times 2.850 \times 2.500 \times 2 = 32.063 \text{ m}^3$$

$$V4 = 0.230 \times 1.250 \times 14.200 = 4.083 \text{ m}^3$$

勾配コンクリート

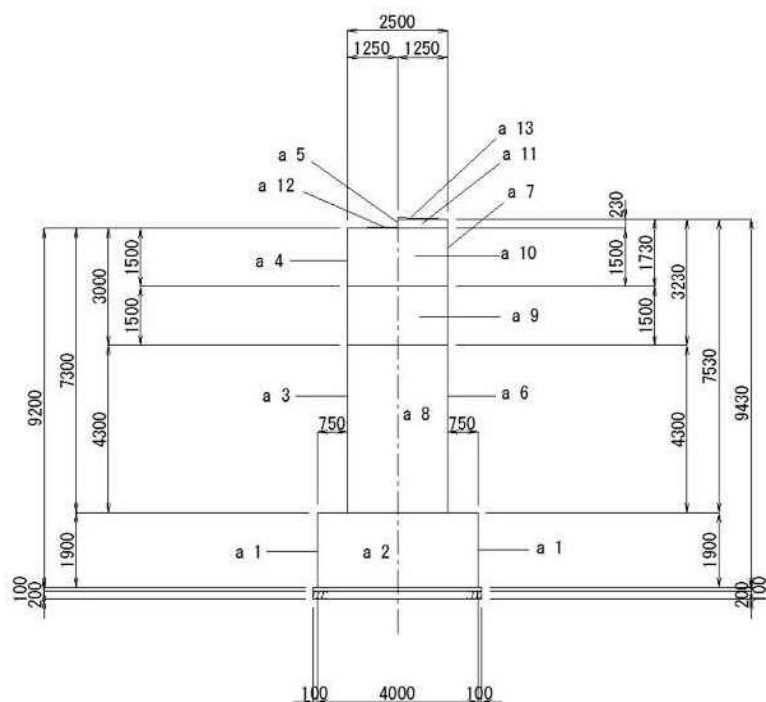
$$V5 = 1/2 \times 1.250 \times 0.038 \times 14.200 = 0.337 \text{ m}^3$$

$$V6 = 1/2 \times 1.250 \times 0.038 \times 14.200 = 0.337 \text{ m}^3$$

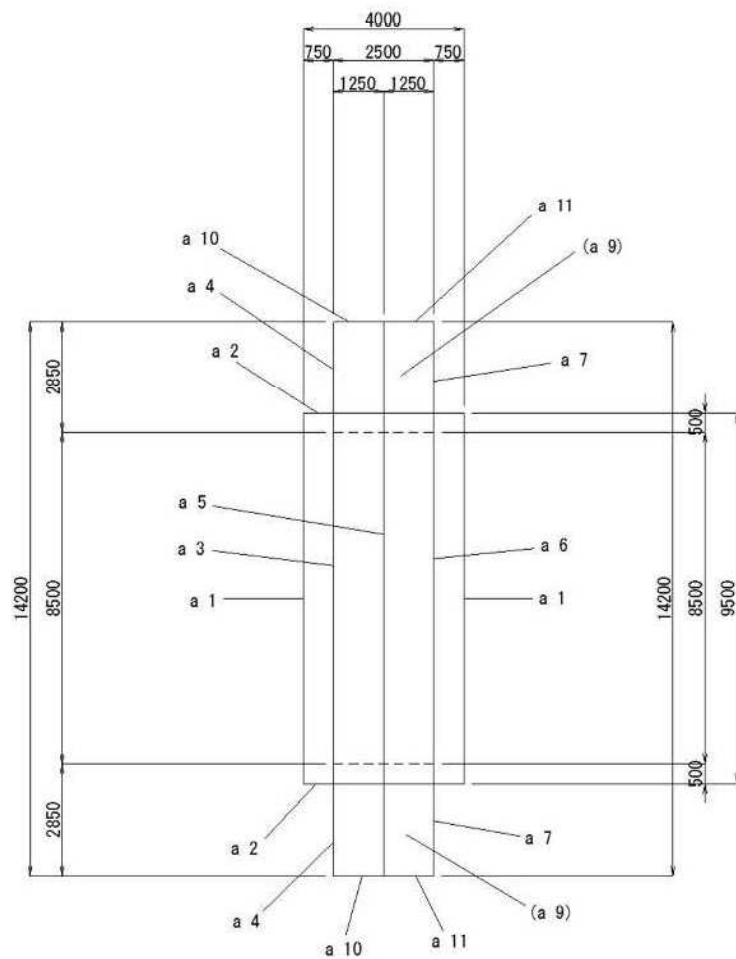
$$\text{本体工合計} = 264.145 \text{ m}^3$$

1.2 型枠

側面図



平面図



(1) 本体工

フーチング

$$a1 = 1.900 \times 9.500 \times 2 = 36.100 \text{ m}^2$$

$$a2 = 1.900 \times 4.000 \times 2 = 15.200 \text{ m}^2$$

$$\text{フーチング小計} = 51.300 \text{ m}^2$$

躯体

$$a3 = 7.300 \times 8.500 = 62.050 \text{ m}^2$$

$$a4 = 1/2 \times (1.500 + 3.000) \times 2.850 \times 2 = 12.825 \text{ m}^2$$

$$a5 = 0.230 \times 14.200 = 3.266 \text{ m}^2$$

$$a6 = 7.530 \times 8.500 = 64.005 \text{ m}^2$$

$$a7 = 1/2 \times (1.730 + 3.230) \times 2.850 \times 2 = 14.136 \text{ m}^2$$

$$a8 = 4.300 \times 2.500 \times 2 = 21.500 \text{ m}^2$$

$$a9 = 2.500 \times 3.221 \times 2 = 16.105 \text{ m}^2$$

$$a10 = 1.500 \times 2.500 \times 2 = 7.500 \text{ m}^2$$

$$a11 = 0.230 \times 1.250 \times 2 = 0.575 \text{ m}^2$$

勾配コンクリート

$$a12 = 1/2 \times 1.250 \times 0.038 \times 2 = 0.048 \text{ m}^2$$

$$a13 = 1/2 \times 1.250 \times 0.038 \times 2 = 0.048 \text{ m}^2$$

$$\text{躯体小計} = 202.058 \text{ m}^2$$

$$\text{本体工合計} = 253.358 \text{ m}^2$$

1.3 基礎材

均しコンリート t=100mm

$$V = 0.100 \times 4.200 \times 9.700 = 4.074 \text{ m}^3$$

$$A = 4.200 \times 9.700 = 40.740 \text{ m}^2$$

均しコン・型枠

$$A = 0.100 \times (4.200 + 9.700) \times 2 = 2.780 \text{ m}^2$$

基礎碎石 (RC-40) t=200mm

$$A = 4.200 \times 9.700 = 40.740 \text{ m}^2$$

1.4 箱抜き

$$L = 0.267 \times 4.000 \times 13.000 = 13.884 \text{ m}$$

$$L = 0.273 \times 4.000 \times 13.000 = 14.196 \text{ m}$$

$$\Sigma L = 28.080 \text{ m}$$

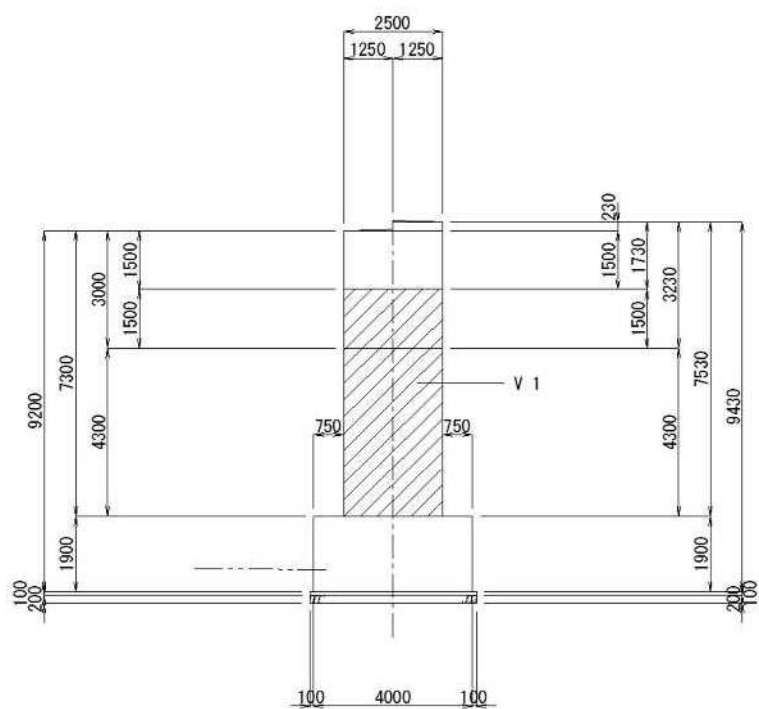
1.5 鉄筋

(図面より)

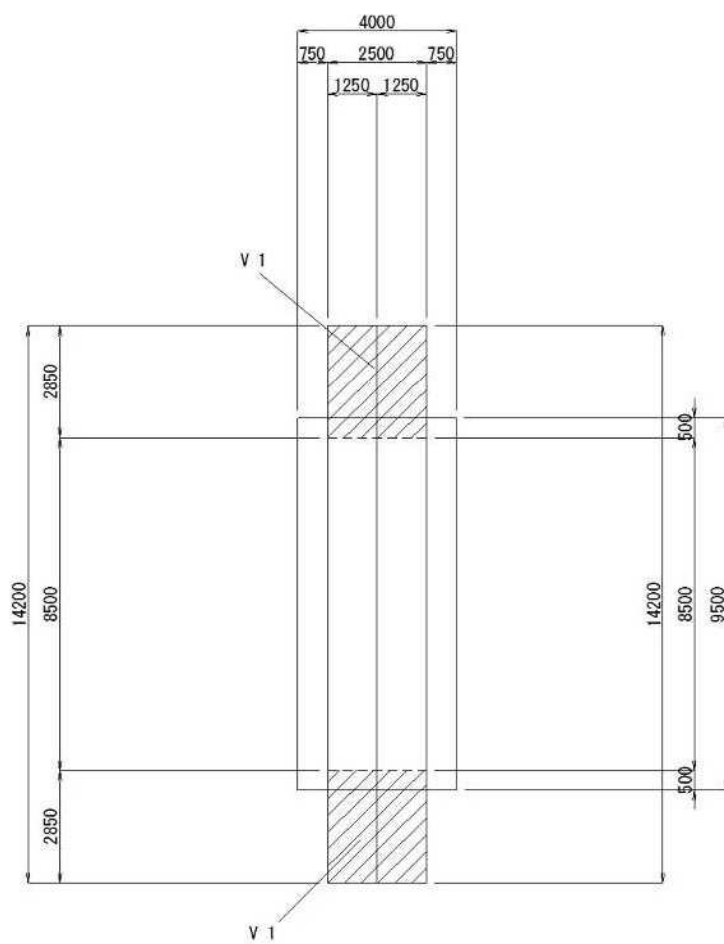
鉄筋径		重量(kg)	圧接個数
D13		－	－
D16 ∪ D25	D16	6,938	16
	D19	3,277	－
	D22	4,190	－
	D25	－	－
	小計	14,405	16
D29 ∪ D32	D29	1,518	18
	D32	－	－
	小計	1,518	18
合計		15,923	34

1.6 支保工

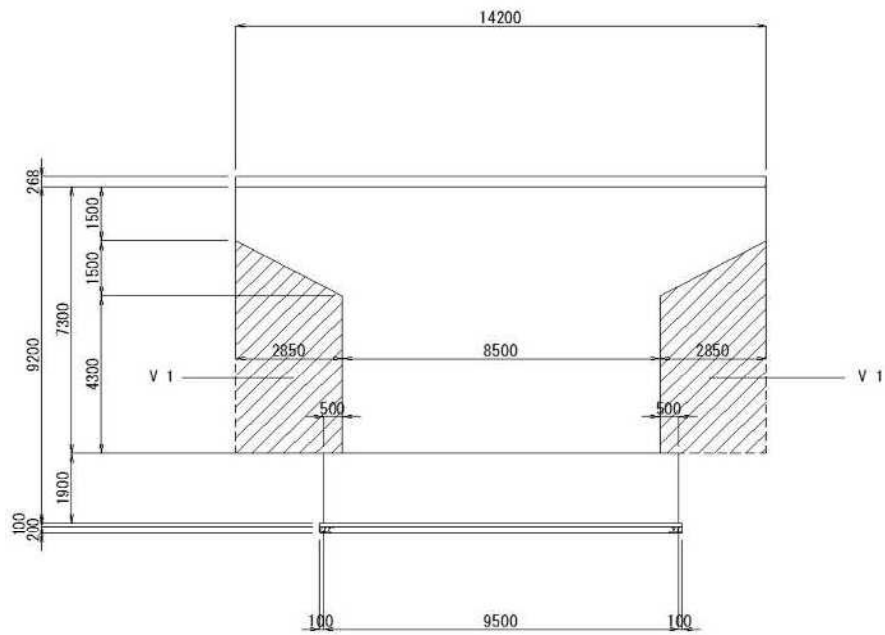
側面図



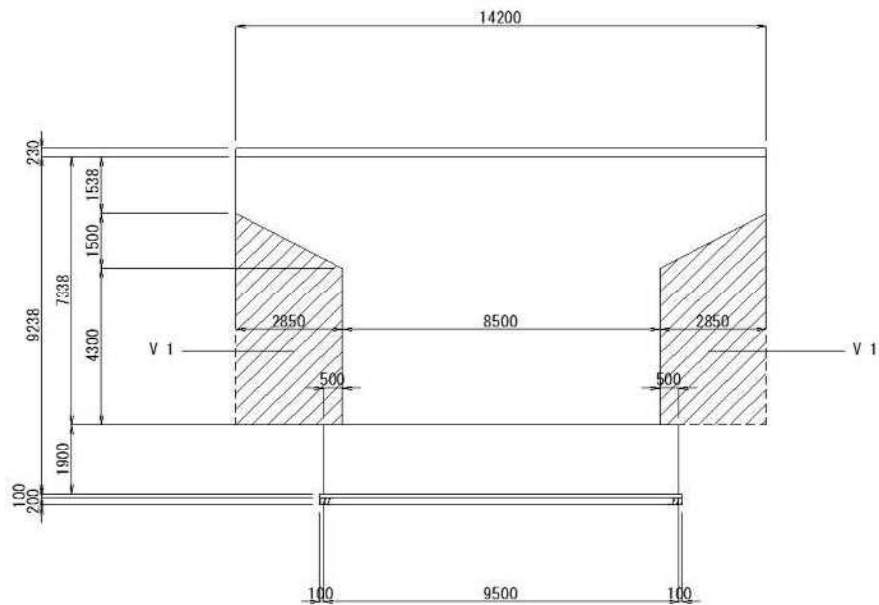
平面図



断面图



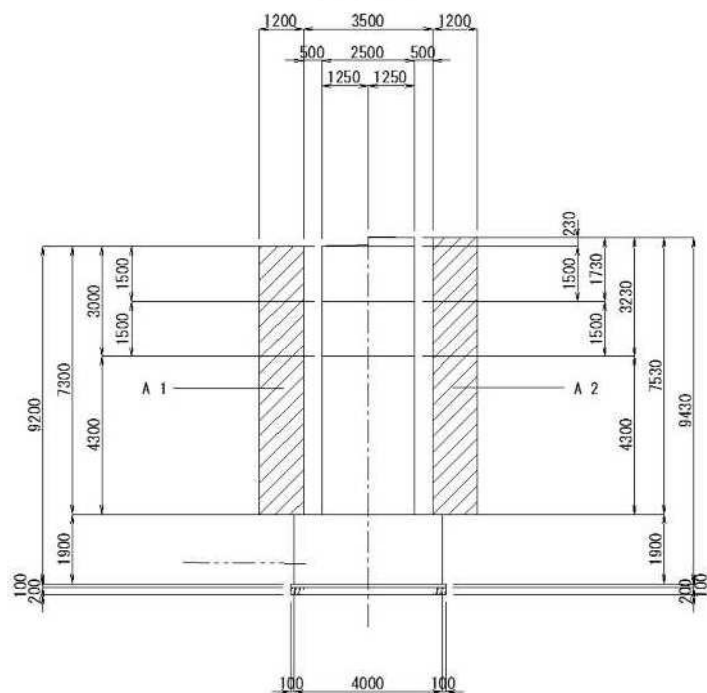
断面图



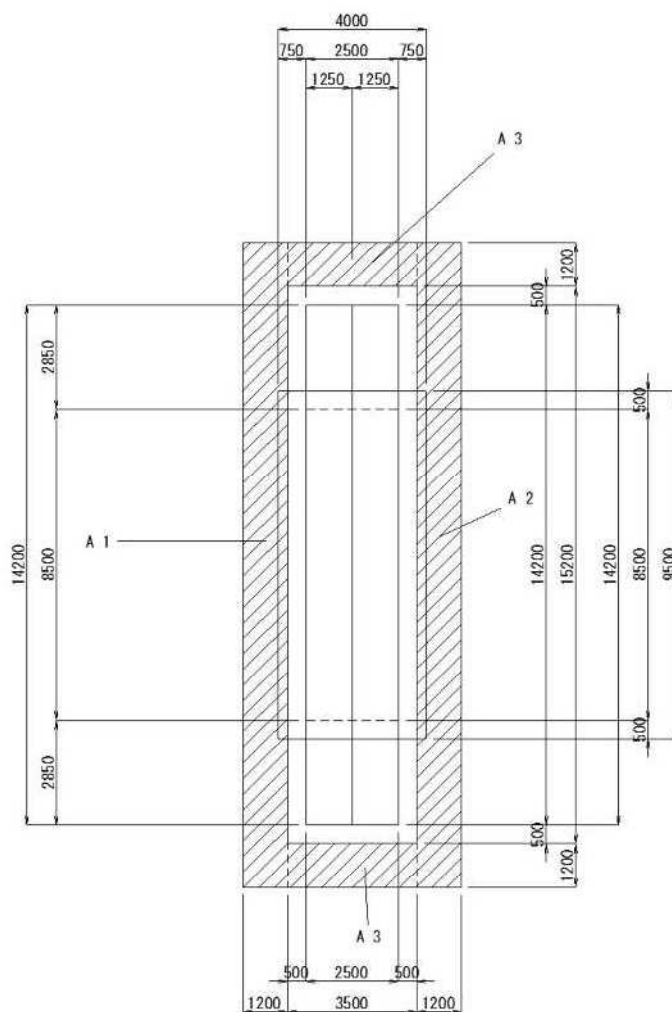
$$V = 1/2 \times (4.300 + 5.800) \times 2.850 \times 2.500 \times 2 = 71.963 \text{ 空m}^3$$

1.7 足場工

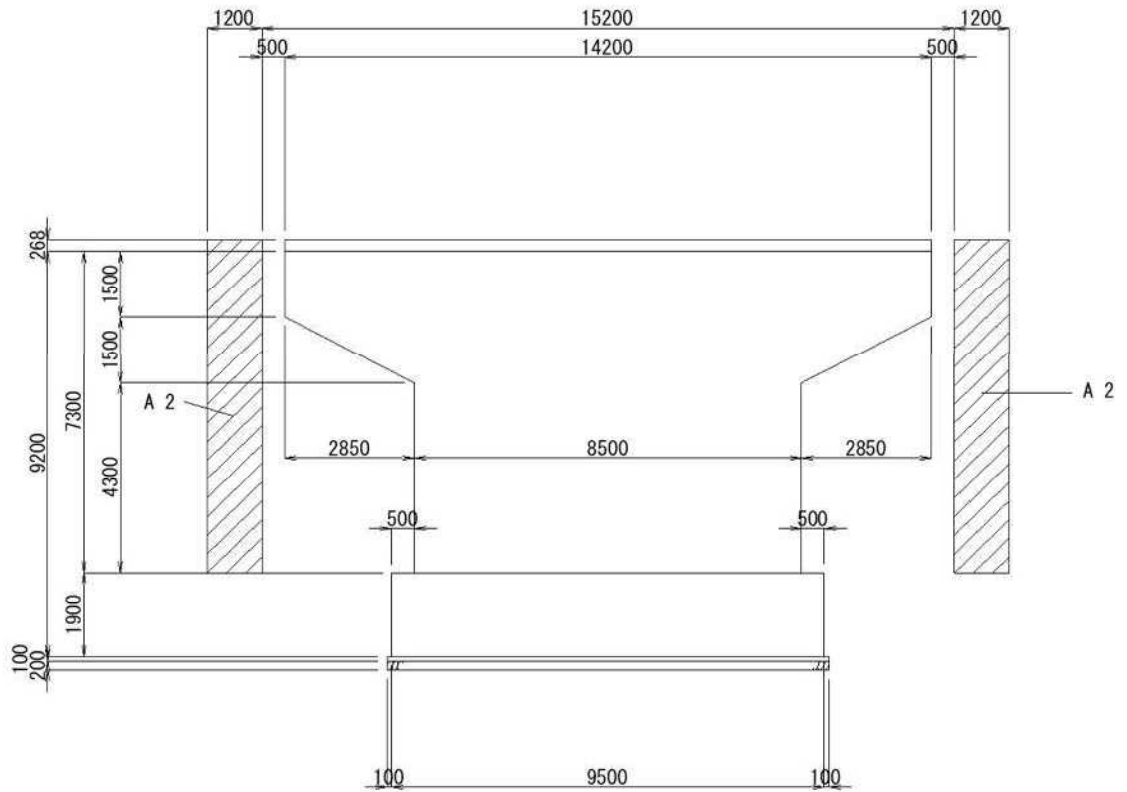
側面図



平面図



断面図



$$A1 = 7.300 \times 17.600 = 128.480 \text{ 掛m}^2$$

$$A2 = 7.530 \times 17.600 = 132.528 \text{ 掛m}^2$$

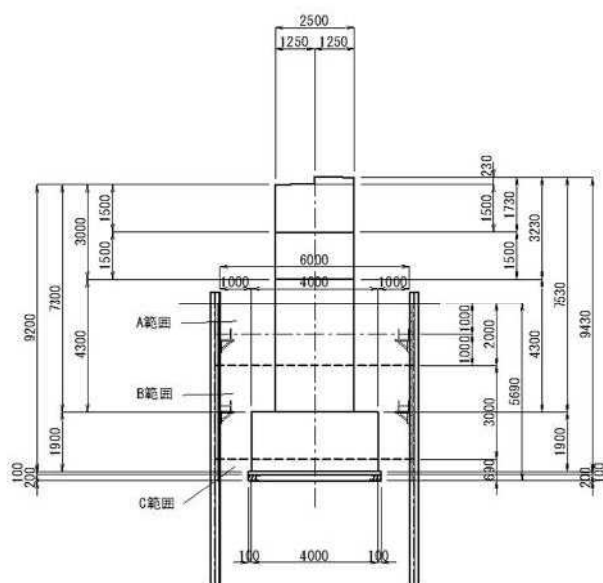
$$A3 = 7.530 \times 3.500 \times 2 = 52.710 \text{ 掛m}^2$$

$$\text{足場工合計} = 313.718 \text{ 掛m}^2$$

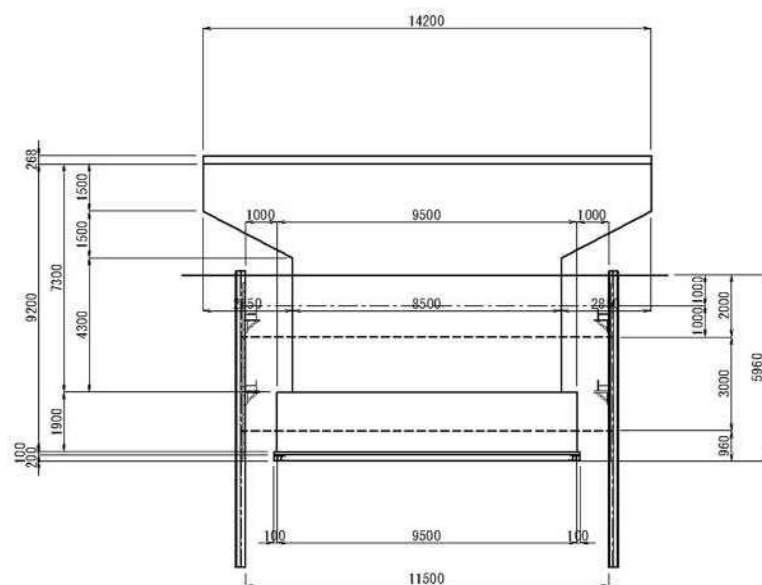
1.8 土工

掘削

側面図

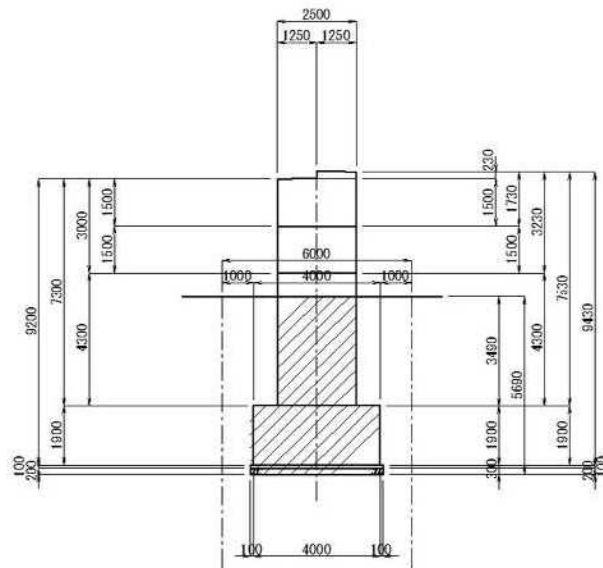


断面図

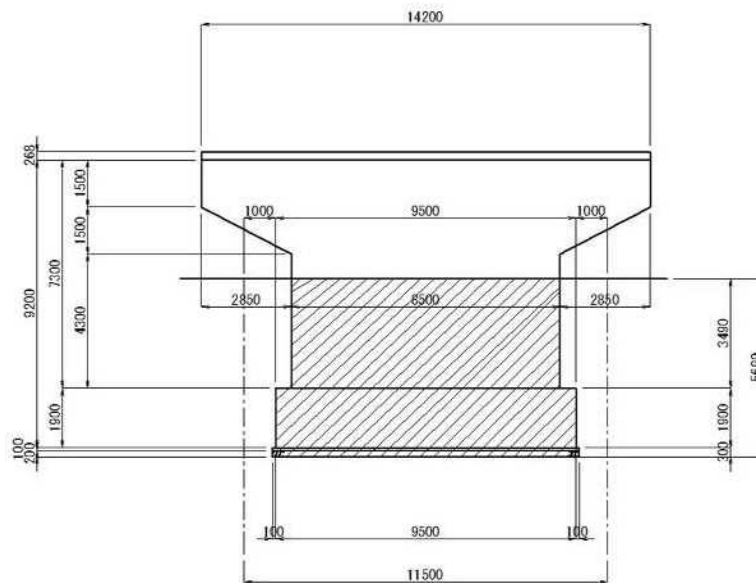


埋戻し

側面図



断面図



(1) 床掘

A範囲 (障害なし)

$$V = 2.000 \times 6.000 \times 11.500 = 138.000 \text{ m}^3$$

B範囲 (障害有)

$$V = 3.000 \times 6.000 \times 11.500 = 207.000 \text{ m}^3$$

c範囲 (障害有、5m超)

$$V = 0.690 \times 6.000 \times 11.500 = 47.610 \text{ m}^3$$

$$\text{掘削合計} = 392.610 \text{ m}^3$$

(2) 基面整正

$$A = 4.200 \times 9.700 = 40.740 \text{ m}^2$$

(2) 残土

躯体

$$V = 0.300 \times 4.200 \times 9.700 + 1.900 \times 4.000 \times 9.500 \\ + 3.490 \times 2.500 \times 8.500 = 158.585 \text{ m}^3$$

$$\text{残土合計} = 158.585 \text{ m}^3$$

(3) 埋戻し

$1\text{m} \leq W < 4\text{m}$

$$V1 = \text{掘削合計} - \text{躯体} - V2 = 225.547 \text{ m}^3$$

$W < 1\text{m}$

$$V2 = 0.300 \times (6.000 \times 11.500 - 4.200 \times 9.700) = 8.478 \text{ m}^3$$

$$\text{購入土合計} = 234.025 \text{ m}^3$$

6. P6橋脚・仮設工

6.1 数量総括表

項 目		単位	数 量	備 考
土留杭	H-300×300×10×15			SS400 生材
	L=9.50 m	本	30	
	打込み長	m	285.00	
	重 量	t	26.51	
仮設工	腹起し			
	H-400×400×13×21			SS400 リース材
	重 量	Kg	16560	
	切梁			
	H-300×300×10×15			SS400 リース材
	重 量	Kg	2480	
	火打ち梁			
	H-300×300×10×15			SS400 リース材
	重 量	Kg	2029	
	主部材、重量	Kg	21069	
	副部材(A)重量	Kg	4635	
	副部材(B)重量	Kg	843	
	合 計	Kg	26547	
土留板 t=7.5cm		m2	242	

6.2 数量

$$\text{土留杭} \quad \text{H-300} \times \text{300} \times \text{10} \times \text{15} \quad w = 93 \quad \text{Kg/m}$$

$$\text{打込み長} \quad L = 9.50 \quad \text{m} \quad n = 30 \quad \text{本}$$

$$\Sigma L = 9.50 \times 30 = 285.00 \quad \text{m}$$

$$\text{重量} \quad W = 285.00 \times 93 = 26505 \quad \text{Kg} = 26.51 \quad \text{t}$$

仮設工

$$\text{腹起し} \quad \text{H-400} \times \text{400} \times \text{13} \times \text{21} \quad w = 200 \quad \text{Kg/m}$$

$$L = 14.00 \quad \text{m} \quad n = 4 \quad \text{本}$$

$$L = 6.70 \quad \text{m} \quad n = 4 \quad \text{本}$$

$$W = (14.000 \times 4 + 6.700 \times 4) \times 200 = 16560 \quad \text{Kg}$$

$$\text{切梁} \quad \text{H-300} \times \text{300} \times \text{10} \times \text{15} \quad w = 100 \quad \text{Kg/m}$$

$$L = 6.20 \quad \text{m} \quad n = 4 \quad \text{本}$$

$$W = 6.200 \times 4 \times 100 = 2480 \quad \text{Kg}$$

$$\text{火打ち梁} \quad \text{H-300} \times \text{300} \times \text{10} \times \text{15} \quad w = 100 \quad \text{Kg/m}$$

$$L = 2.536 \quad \text{m} \quad n = 8 \quad \text{本}$$

$$W = 2.536 \times 8 \times 100 = 2029 \quad \text{Kg}$$

主部材・重量

$$W = 16560 + 2480 + 2029 = 21069 \quad \text{Kg}$$

副部材(A)重量

$$W = 21069 \times 0.22 = 4635 \quad \text{Kg}$$

副部材(B)重量

$$W = 21069 \times 0.04 = 843 \text{ Kg}$$

$$\text{合 計} = 26547 \text{ Kg}$$

土留板 t=7.5cm

$$A = (14.30 + 7.80) \times 2 \times 5.48 = 242.2 \text{ m2}$$

7. P7橋脚・仮設工

7.1 数量総括表

項 目		単位	数 量	備 考
土留杭	H-300×300×10×15			SS400 生材
	L=9.50 m	本	26	
	打込み長	m	247.00	
	重 量	t	22.97	
仮設工	腹起し			
	H-350×350×12×19			SS400 リース材
	重 量	Kg	10080	
	切梁			
	H-300×300×10×15			SS400 リース材
	重 量	Kg	1920	
	火打ち梁			
	H-300×300×10×15			SS400 リース材
	重 量	Kg	1462	
	主部材、重量	Kg	13462	
	副部材(A)重量	Kg	2962	
	副部材(B)重量	Kg	538	
	合 計	Kg	16962	
土留板 t=7.5cm		m2	206	

6.2 数量

$$\text{土留杭} \quad \text{H-300} \times \text{300} \times \text{10} \times \text{15} \quad w = 93 \quad \text{Kg/m}$$

$$\text{打込み長} \quad L = 9.50 \quad \text{m} \quad n = 26 \quad \text{本}$$

$$\Sigma L = 9.50 \times 26 = 247.00 \quad \text{m}$$

$$\text{重量} \quad W = 247.00 \times 93 = 22971 \quad \text{Kg} = 22.97 \quad \text{t}$$

仮設工

$$\text{腹起し} \quad \text{H-350} \times \text{350} \times \text{12} \times \text{19} \quad w = 150 \quad \text{Kg/m}$$

$$L = 11.50 \quad \text{m} \quad n = 4 \quad \text{本}$$

$$L = 5.30 \quad \text{m} \quad n = 4 \quad \text{本}$$

$$W = (11.500 \times 4 + 5.300 \times 4) \times 150 = 10080 \quad \text{Kg}$$

$$\text{切梁} \quad \text{H-300} \times \text{300} \times \text{10} \times \text{15} \quad w = 100 \quad \text{Kg/m}$$

$$L = 4.80 \quad \text{m} \quad n = 4 \quad \text{本}$$

$$W = 4.800 \times 4 \times 100 = 1920 \quad \text{Kg}$$

$$\text{火打ち梁} \quad \text{H-300} \times \text{300} \times \text{10} \times \text{15} \quad w = 100 \quad \text{Kg/m}$$

$$L = 1.828 \quad \text{m} \quad n = 8 \quad \text{本}$$

$$W = 1.828 \times 8 \times 100 = 1462 \quad \text{Kg}$$

主部材・重量

$$W = 10080 + 1920 + 1462 = 13462 \quad \text{Kg}$$

副部材(A)重量

$$W = 13462 \times 0.22 = 2962 \quad \text{Kg}$$

副部材(B)重量

$$W = 13462 \times 0.04 = 538 \text{ Kg}$$

$$\text{合 計} = 16962 \text{ Kg}$$

土留板 t=7.5cm

$$A = (11.80 + 6.30) \times 2 \times 5.69 = 206.0 \text{ m2}$$