

【標準様式】

数量総括表

工事区分 (LEVEL1)	工 種 (LEVEL2)	種 別 (LEVEL3)	細 別 (LEVEL4)	規 格 (LEVEL5)	単位	数値	設計数量	積算数量	摘 要
排水機場	土工	床掘工	床掘	土砂	m3	100	2051.8	2,100	
			//	土砂掘削深5m超	m3	10	904.6	900	
			基面整正		m2	10	187.2	190	
		埋戻工	埋戻し	最小幅4m以上	m3	10	889.9	890	
			//	最大幅1m以上4m未満	m3	10	920.3	920	
		残土処理工	土砂等運搬		m3	10	40.5	40	
			土砂等運搬	クラムシェル	m3	10	904.6	900	掘削深5m超分
	基礎工	既製杭工	中掘工(PHC杭)		本	1	18	18	
			中掘汚泥処分		m3	10	205.1	210	
		杭頭処理	杭頭処理		本	1	18	18	
	吐出水槽工	吐出水槽工	均しコンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$ $t=200$	m3	1	28.7	29	
			均しコンクリート型枠		m2	1	10.7	11	
			鉄筋コンクリート	$\sigma_{ck}=24\text{N/mm}^2$	m3	1	514.5	515	
			鉄筋コンクリート型枠	普通型枠	m2	10	855.4	860	
			//	円形型枠	m2	1	18.1	18	
			足場工	枠組	掛m2	10	786	790	
			支保工	パイプサポート $w \leq 40\text{kN/m}^2$	空m3	1	6	6	
			//	パイプサポート $40\text{kN/m}^2 < w \leq 80\text{kN/m}^2$	空m3	10	37	40	
			可とう吸収型止水板	b=300	m	1	15.2	15	
			足掛け金物据付	b=300	本	1	28	28	
			差し筋 SD345 D16		t	0.01	0.081	0.08	
			鉄筋 SD345 D29		t	0.01	3.429	3.43	
			鉄筋 SD345 D25		t	0.01	3.203	3.20	
			鉄筋 SD345 D22		t	0.01	4.880	4.88	
			鉄筋 SD345 D19		t	0.01	1.121	1.12	
			鉄筋 SD345 D16		t	0.01	3.209	3.21	
			鉄筋 SD345 D13		t	0.01	8.453	8.45	

	接続水路工	接続水路工	均しコンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$ $t=200$	m3	1	8.7	9	
			均しコンクリート型枠		m2	1	5.6	6	
			鉄筋コンクリート	$\sigma_{ck}=24\text{N/mm}^2$	m3	1	94.1	94	
			鉄筋コンクリート型枠	普通型枠	m2	10	191.5	190	
			足場工	枠組	掛m2	10	89	90	
			支保工	パイプサポート $w \leq 40\text{kN/m}^2$	空m3	10	107	110	
			目地材		m2	1	18.4	18	
			鉄筋 SD345 D19		t	0.01	0.749	0.75	
			鉄筋 SD345 D16		t	0.01	1.040	1.04	
			鉄筋 SD345 D13		t	0.01	2.236	2.24	
	地下燃料タンク保護工	地下燃料タンク保護工	均しコンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$ $t=200$	m3	1	2.0	2	
			均しコンクリート型枠		m2	1	1.6	2	
			基礎碎石	$t=150$	m2	1	32.7	33	
			鉄筋コンクリート	$\sigma_{ck}=24\text{N/mm}^2$	m3	1	14.6	15	
			鉄筋コンクリート型枠	普通型枠	m2	1	33.6	34	
			//	円形型枠	m2	1	5.3	5	
			鉄筋 SD345 D16		t	0.01	0.123	0.12	
			鉄筋 SD345 D13		t	0.01	0.713	0.71	
	仮設工	土留・仮締切工	鋼矢板(Ⅲ型 L=11.5m)		枚	1	146	146	
			切梁・腹起し		式	1	1	1	
			鋼矢板(Ⅲ型 L=10.5m)		枚	1	58	58	
			切梁・腹起し		式	1	1	1	
			鋼矢板引抜		枚	1	137	137	
			鋼矢板引抜		枚	1	9	9	
			鋼矢板引抜		枚	1	58	58	
			敷鉄板賃料	工事用道路用	枚	1	130	130	前工事から引継
			鋼矢板賃料	霞堤防土留め用	枚	1	129	129	前工事から引継
			油圧式杭圧入引抜機据付・解体		回	1	2	2	圧入
			油圧式杭圧入引抜機据付・解体		回	1	2	2	引抜
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	交通誘導警備員B	式	1	1	1	
間接工事費積上げ分	共通仮設費(積分)	運搬費	仮設材運搬費		式	1	1	1	
			重建設機械分解組立輸送費	往復	回	1	1	1	
			重建設機械分解組立輸送費	往復	回	1	1	1	
		準備費	UCR基本料金		回	1	1	1	
		技術管理費	土質等試験費		式	1	1	1	

数量一覽表

[illegible]

集 計 表

種 別	細 別	規 格	単位	施工計画 平面図 (1)対応	施工計画 平面図 (2)対応	施工計画 平面図 (3)対応	施工計画 平面図 (4)対応	合 計	摘 要
床掘工	床掘	土砂	m ³	1693.5	-	358.3	-	2051.8	
		土砂, 掘削深5m超	m ³	776.9	-	127.7	-	904.6	
	基面整 正		m ²	-	143.6	43.6	-	187.2	
埋戻工	埋戻し	種別A (最小幅4m 以上)	m ³	-	-	671.4	218.5	889.9	
		種別C (最大幅1m 以上4m未満)	m ³	-	-	611.1	309.2	920.3	
残土処理工	残土処 理		m ³	-	-	-	40.5	40.5	
		クラムシェル	m ³	-	-	-	904.6	904.6	掘削深5m超分

施工計画平面図(1)対応

測点	距離	床掘(掘削深5m以下)			床掘(掘削深5m超)		
		面積	平均	体積	面積	平均	体積
1 - 1	0.0	88.2	—	—	20.0	—	—
2 - 2	3.4	88.2	88.20	299.9	20.0	20.00	68.0
3 - 3	0.9	88.2	88.20	79.4	45.6	32.80	29.5
4 - 4	14.9	88.2	88.20	1314.2	45.6	45.60	679.4
計				1693.5			776.9

施工計画平面図(2)対応

基面整正

吐出水槽工 均しコンクリート調書より

吐出水槽＝ 143.6 m²

施工計画平面図(3)対応

測点	距離	埋戻し(種別A)			埋戻し(種別C)		
		面積	平均	体積	面積	平均	体積
1 - 1	0.0	108.2	—	—	0.0	—	—
2 - 2	3.4	108.2	108.20	367.9	0.0	0.00	0.0
3 - 3	0.5	133.8	121.00	60.5	0.0	0.00	0.0
4 - 4	0.0	88.0	110.90	0.0	12.4	6.20	0.0
5 - 5	3.2	54.6	71.30	228.2	21.6	17.00	54.4
6 - 6	0.0	0.0	27.30	0.0	37.7	29.65	0.0
7 - 7	1.3	0.0	0.00	0.0	35.2	36.45	47.4
小 計				656.6			101.8
8 - 8	0.0	0.0	—	—	74.3	—	—
9 - 9	2.3	0.0	0.00	0.0	74.3	74.30	170.9
10 - 10	0.0	0.0	0.00	0.0	40.5	57.40	0.0
11 - 11	10.4	0.0	0.00	0.0	19.4	29.95	311.5
12 - 12	1.3	0.0	0.00	0.0	19.4	19.40	25.2
13 - 13	0.0	0.0	0.00	0.0	1.5	10.45	0.0
14 - 14	1.1	0.0	0.00	0.0	1.5	1.50	1.7
15 - 15	0.0	5.9	2.95	0.0	0.0	0.75	0.0
16 - 16	2.5	5.9	5.90	14.8	0.0	0.00	0.0
17 - 17	0.0	0.0	2.95	0.0	0.0	0.00	0.0
18 - 18	8.4	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0
小 計				14.8			509.3
計				671.4			611.1

測点	距離	床掘(掘削深5m以下)			床掘(掘削深5m超)		
		面積	平均	体積	面積	平均	体積
8 - 8	0.0	0.0	—	—	0.0	—	—
9 - 9	2.3	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0
10 - 10	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0
11 - 11	10.4	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0
12 - 12	1.3	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0
13 - 13	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0
14 - 14	1.1	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0
15 - 15	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0
16 - 16	2.5	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0
17 - 17	0.0	48.9	24.45	0.0	19.5	9.75	0.0
18 - 18	8.4	36.4	42.65	358.3	10.9	15.20	127.7
小 計				358.3			127.7
計				358.3			127.7

基面整正

接続水路工 均しコンクリート調書より

$$\text{接続水路} = 43.6 \text{ m}^2$$

施工計画平面図(4)対応

測点	距離	埋戻し(種別A)			埋戻し(種別C)		
		面積	平均	体積	面積	平均	体積
1 - 1	0.0	0.0	—	—	18.0	—	—
2 - 2	1.1	0.0	0.00	0.0	18.0	18.00	19.8
3 - 3	0.0	19.6	9.80	0.0	26.3	22.15	0.0
4 - 4	10.9	20.5	20.05	218.5	26.8	26.55	289.4
計				218.5			309.2

残土処理工

$$V = 2051.8 - (671.4 + 611.1 + 218.5 + 309.2) / 0.9 = 40.5 \text{ m}^3$$

※ クラムシェル（掘削深5m超分）

$$V = 776.9 + 127.7 = 904.6 \text{ m}^3$$

数量一覽表

[illegible]

数 量 一 覧 表

		規 格		単位	数 量		摘 要
杭頭処理 (吐出水槽)	施工箇所			ヶ所	1	18	
	杭頭鉄筋	D16	SD345	t	0.180	3.240	
		D13	〃	t	0.056	1.008	
	中詰コンクリート	$\sigma_{ck}=24\text{N/mm}^2$		m^3	0.8	14.4	
	型枠			m^2	0.3	5.4	
	コンクリート取壊し			m^3	0.3	5.4	

基礎工調書

1) 基礎杭

PHC杭 ϕ 900 C種+A種+A種 L=27.00m(上杭 はつり代 1.00m含む)

上杭 ϕ 900 C種 L=9.00m

中杭 ϕ 900 A種 L=9.00m

下杭 ϕ 900 A種 L=9.00m

N = 18 本

2) 杭頭処理

(1) 施工箇所

N= 18 本

(2) 杭1本当り数量

a) 杭頭鉄筋(D16)

w= $1.560\text{kg/m} \times 3.20\text{m} = 4.99\text{kg/本}$ $4.99\text{kg/本} \times 24\text{本} = 119.76\text{kg}$ = 120 kg

w= $1.560\text{kg/m} \times 3.20\text{m} = 4.99\text{kg/本}$ $4.99\text{kg/本} \times 12\text{本} = 59.88\text{kg}$ = 60 "

計 180 kg/杭 1 本当たり

b) 杭頭鉄筋(D13)

w= $0.995\text{kg/m} \times 3.00\text{m} = 2.99\text{kg/本}$ $2.99\text{kg/本} \times 6\text{本} = 17.94\text{kg}$ = 18 kg/本

w= $0.995\text{kg/m} \times 2.40\text{m} = 2.39\text{kg/本}$ $2.39\text{kg/本} \times 16\text{本} = 38.24\text{kg}$ = 38 "

計 56 kg/杭 1 本当たり

c) 中詰コンクリート

v= $1/4 \times 3.142 \times 0.66\text{m}^2 \times 2.40\text{m} = 0.82\text{m}^3$ = 0.8 m³/杭 1 本当たり

d) 型枠

A= $1/4 \times 3.142 \times 0.66\text{m}^2 = 0.34\text{m}^2$ = 0.3 m²/杭 1 本当たり

e) コンクリート取壊し

v= $1/4 \times 3.142 \times (0.90\text{m}^2 - 0.66\text{m}^2) \times 1.00\text{m} = 0.29\text{m}^3$ = 0.3 m³/杭 1 本当たり

f) コンクリート殻運搬処理

v= 取壊しコンクリートより=0.3m³ = 0.3 m³/杭 1 本当たり

w= $0.3\text{m}^3 \times 2.35 = 0.71\text{t}$ = 0.71 t/杭 1 本当たり

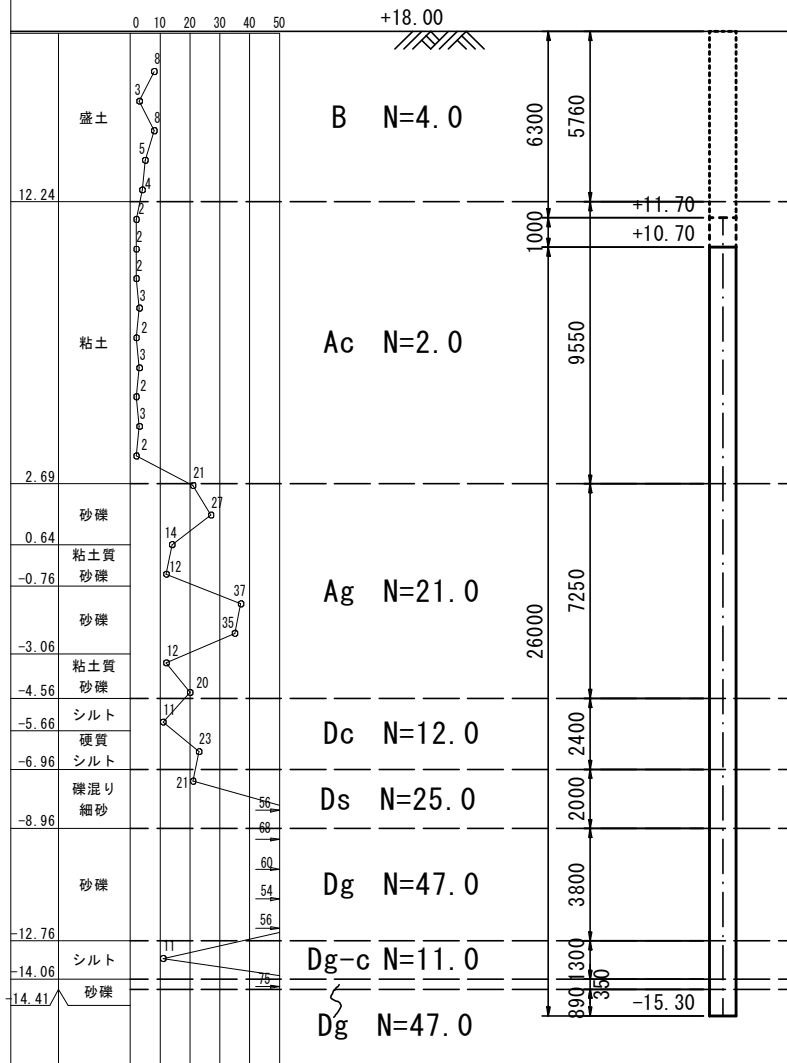
3) 中掘汚泥処分

V= $1/4 \times 3.142 \times 0.66\text{m}^2 \times 33.3\text{m} \times 18\text{本} = 205.09$ = 205.1 m³

汚泥運搬【10tダンプ】 $10\text{t}/1.1$ (比重) = 9.09m^3 $100\text{m}^3/9.09\text{m}^3 = 11\text{回}/100\text{m}^3\text{当り}$

No. 2
H= 17.94m
Dep=32.35m

吐出水槽



既製コンクリート杭

種別	杭径	杭 1 本 当 り																		杭 頭 処 理				杭 総 本 数 (本)	
		杭 長																		鉄 筋 量 (kg)	中 詰 コンクリート (m3)	中 詰 コンクリート種類 (N/mm2)	取壊 コンクリート (m3)		
		上 杭						中 杭						下 杭											全 長 (m)
		RC		PHC			SC	RC		PHC			SC	RC		PHC			SC						
		1種 (m)	2種 (m)	A種 (m)	B種 (m)	C種 (m)	－ (m)	1種 (m)	2種 (m)	A種 (m)	B種 (m)	C種 (m)	－ (m)	1種 (m)	2種 (m)	A種 (m)	B種 (m)	C種 (m)	－ (m)						
吐出水槽	900					9.0				9.0						9.0				27.0	236	0.8	24	0.3	18

加重平均N値

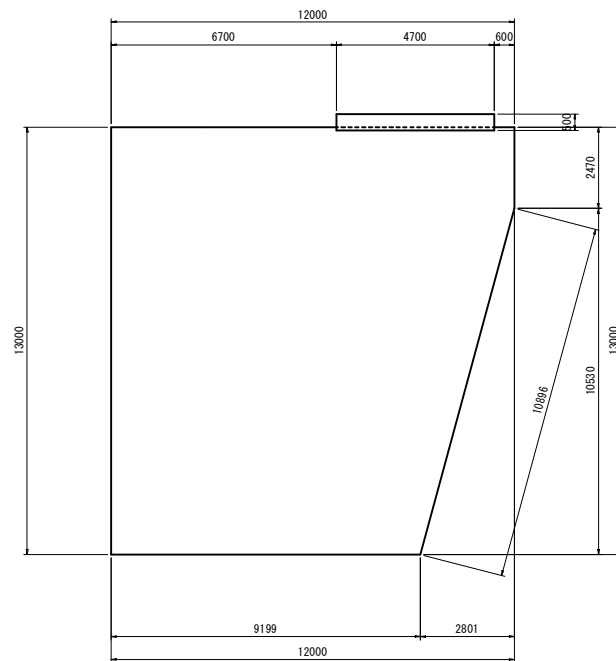
種別	杭規格				土質区分													加重平均N値	備考
	種別	径(mm)	長さ(m)	本数	土質層No	1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	計		
吐出水槽	PHC杭	900	27.00	18	土質	粘性土	粘性土	礫質土	粘性土	砂質土	礫質土	粘性土	礫質土	礫質土	-	-	-	15.7	ヤットコ長 L=6.3m
					N値	4.0	2.0	21.0	12.0	25.0	47.0	11.0	47.0	47.0	-	-	-		
					層厚L(m)	5.76	9.55	7.25	2.40	2.00	3.80	1.30	0.35	0.89	-	-	33.30		
					N×L	23.04	19.10	152.25	28.80	50.00	178.60	14.30	16.45	41.83	-	-	524.37		

数量一覽表

[illegible]

均しコンクリート調書

均しコンクリート(t=200)



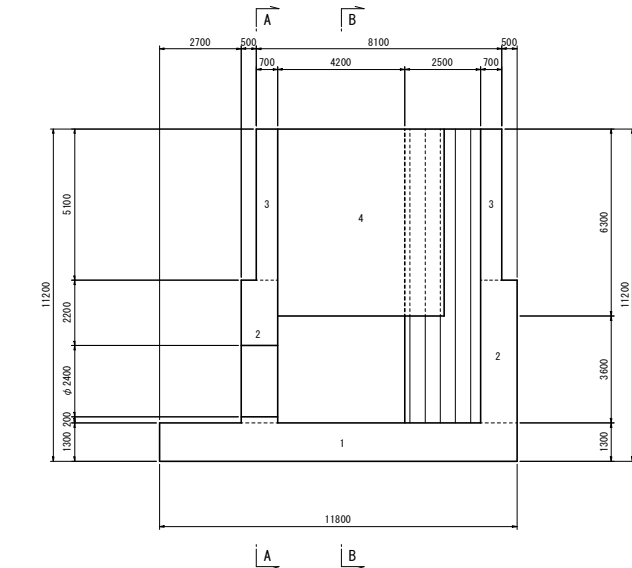
$$A = (13.00 \times 12.00 - 1/2 \times 10.53 \times 2.80 + 0.50 \times 4.70) = 143.6 \text{ m}^2 \quad \text{※基面整正数量}$$

$$V = (13.00 \times 12.00 - 1/2 \times 10.53 \times 2.80 + 0.50 \times 4.70) \times 0.20 = 28.7 \text{ m}^3$$

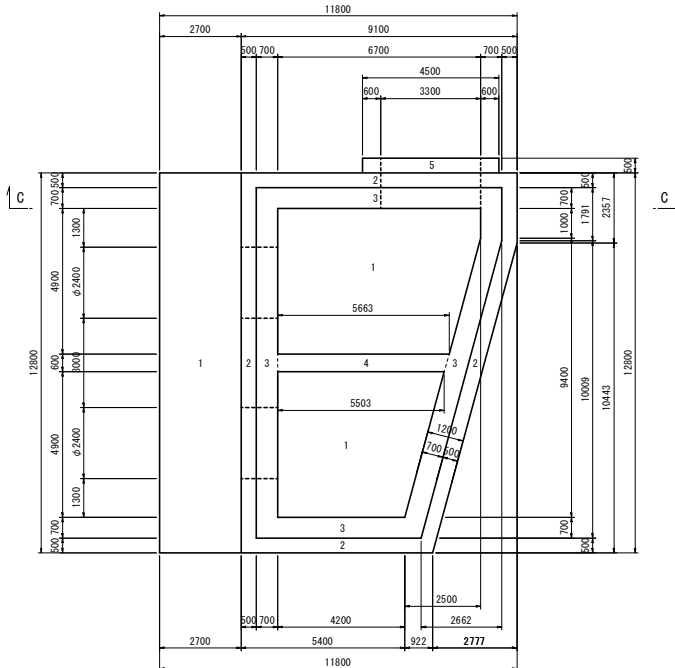
均しコンクリート型枠

$$A = (13.00 + 12.00 + 9.20 + 2.47 + 10.90 + 4.70 + 0.50 \times 2) \times 0.20 = 10.7 \text{ m}^2$$

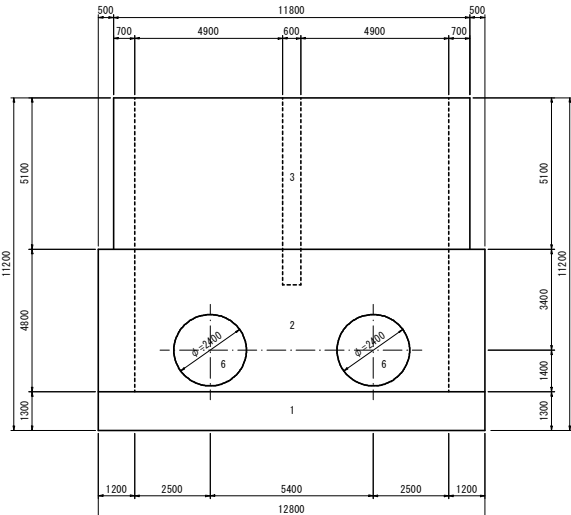
縦断図



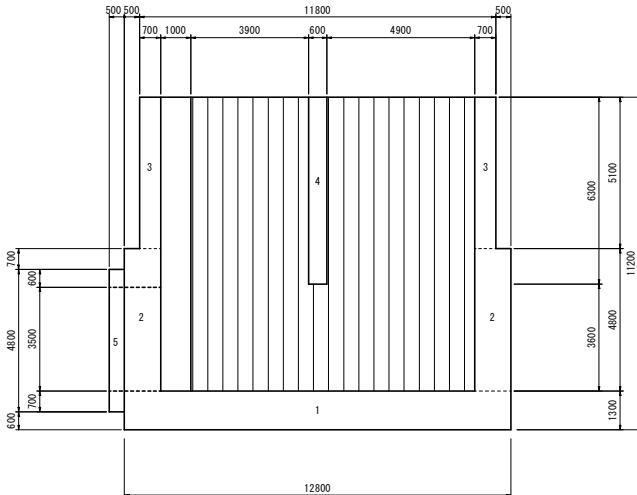
平面图



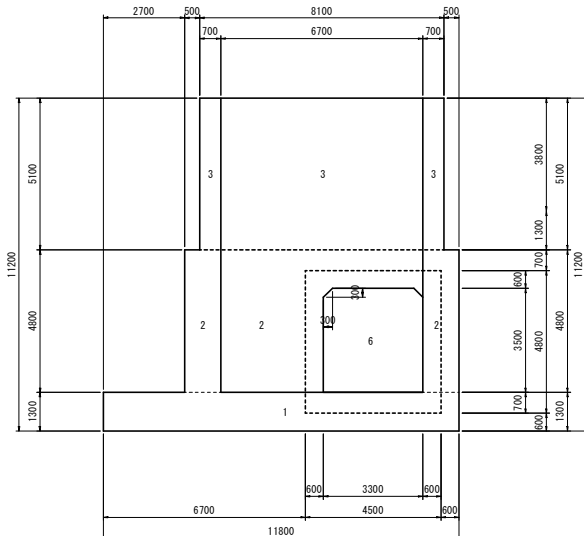
A - A



B - B



C - C

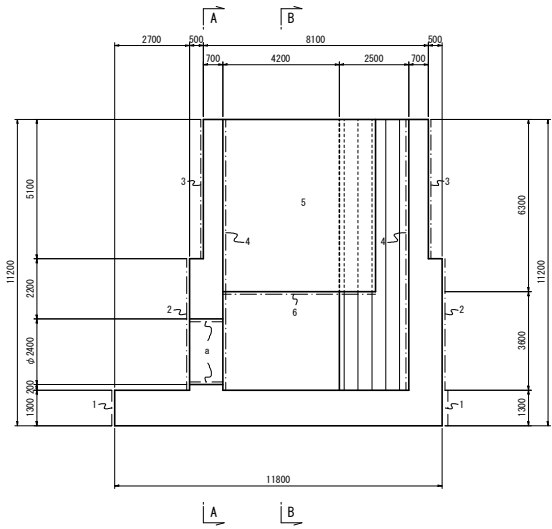


鉄筋コンクリート

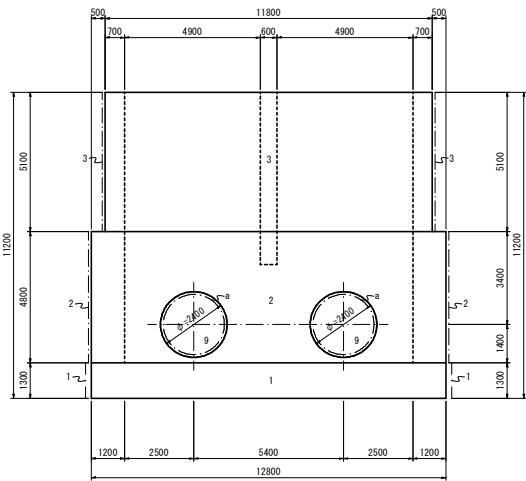
1= (11.80×12.80－1/2×2.78×10.44)×1.30	=	177.5 m ³
2= (9.10×12.80－1/2×2.78×10.44－6.70×10.40 +1/2×2.50×9.40)×4.80	=	211.4 "
3= (8.10×11.80－1/2×2.66×10.01－6.70×10.40 +1/2×2.50×9.40)×5.10	=	124.1 "
4= 1/2×(5.66+5.50)×0.60×6.30	=	21.1 "
5= (4.50×4.80－3.30×3.50－1/2×0.30×0.30×2)×0.50	=	5.0 "
6= －(1/4×2.40 ² ×3.142×2+ (3.30×3.50－1/2×0.30×0.30×2))×1.20	=	-24.6 "
計		514.5 m ³

鉄筋コンクリート型枠 調書

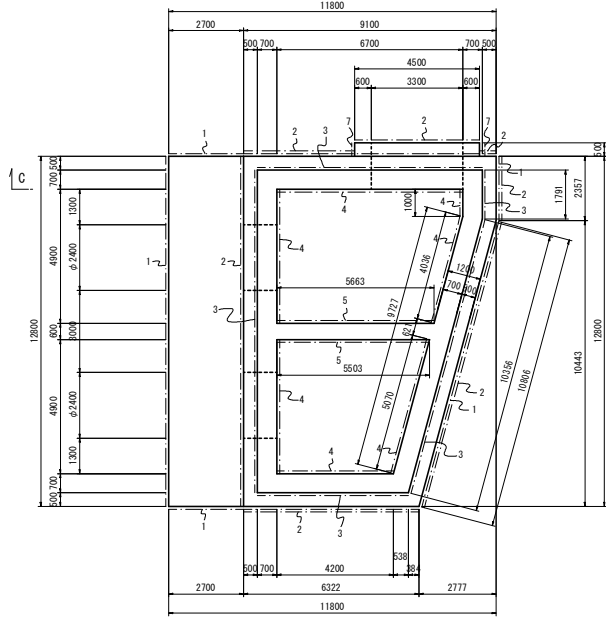
縦断図



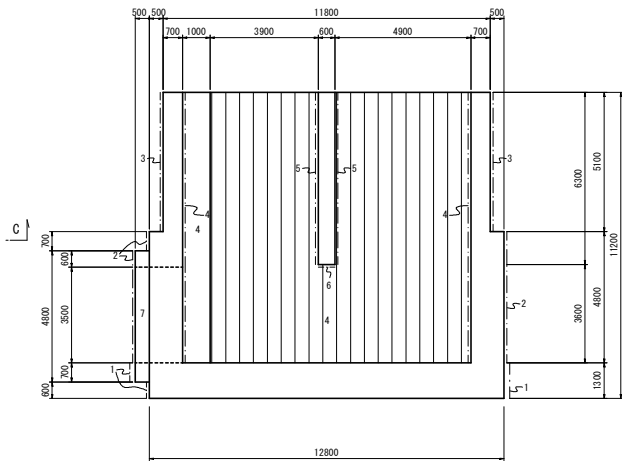
A - A



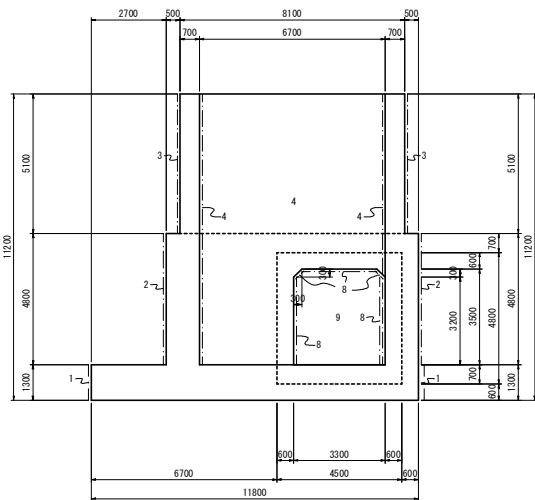
平面図



B - B



C - C



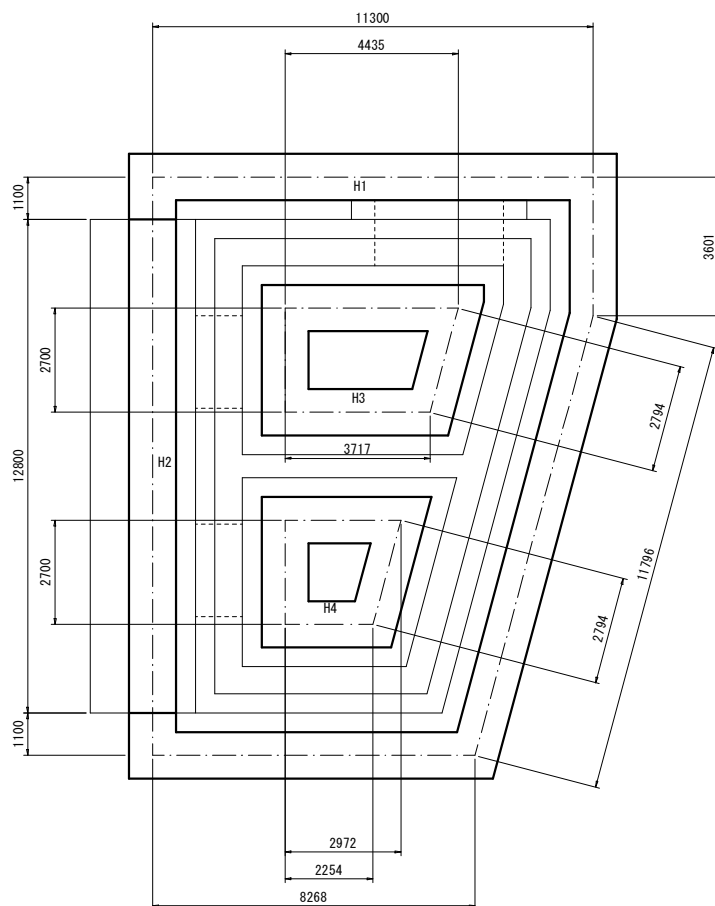
(1) 普通型枠

1=	$1.30 \times (11.80 + 12.80 + 2.36 + 10.81 + 9.02)$	=	60.8 m ²
2=	$4.80 \times (9.10 + 12.80 + 2.36 + 10.81 + 6.32)$	=	198.7 "
3=	$5.10 \times (8.10 + 11.80 + 1.79 + 10.36 + 5.44)$	=	191.2 "
4=	$9.90 \times (6.70 + 10.40 + 1.00 + 9.73 + 4.20) - 6.30 \times (0.60 + 0.62)$	=	309.4 "
5=	$6.30 \times (5.66 + 5.50)$	=	70.3 "
6=	$0.60 \times 1/2 \times (5.66 + 5.50)$	=	3.3 "
7=	$4.80 \times 0.50 \times 2$	=	4.8 "
8=	$1.70 \times ((3.20 + 0.30 \times \sqrt{(2)}) \times 2 + 2.70)$	=	16.9 "
	計		855.4 m ²

(2) 円形型枠

a=	$2.40 \times 3.142 \times 1.20 \times 2$	=	18.1 m ²
----	--	---	---------------------

足場工(枠組)



H1= 11.20m H3= 9.90m
H2= 9.90m H4= 9.90m

$$A1 = 11.2 \times (11.3 + 1.1 \times 2 + 3.6 + 11.8 + 8.3) = 417 \text{ 掛m}^2$$

$$A2 = 9.9 \times 12.8 = 127 \text{ 〃}$$

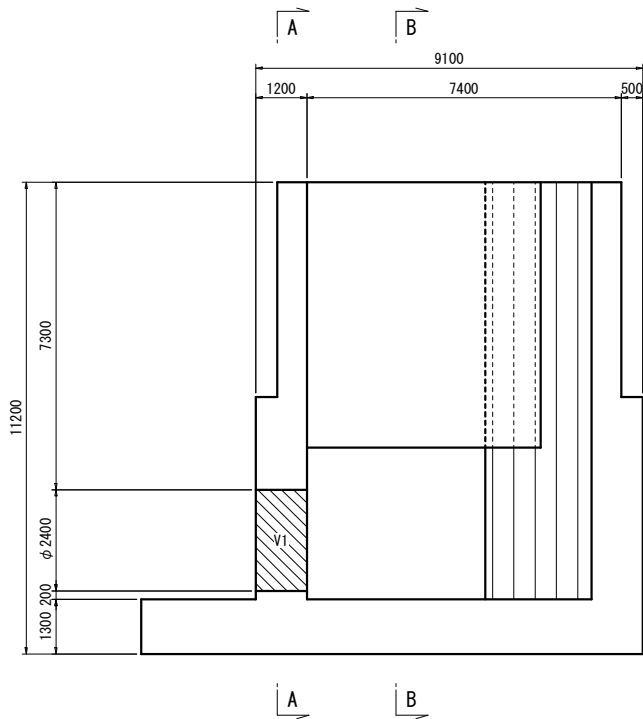
$$A3 = 9.9 \times (4.4 + 2.7 + 2.8 + 3.7) = 135 \text{ 〃}$$

$$A4 = 9.9 \times (3.0 + 2.7 + 2.8 + 2.3) = 107 \text{ 〃}$$

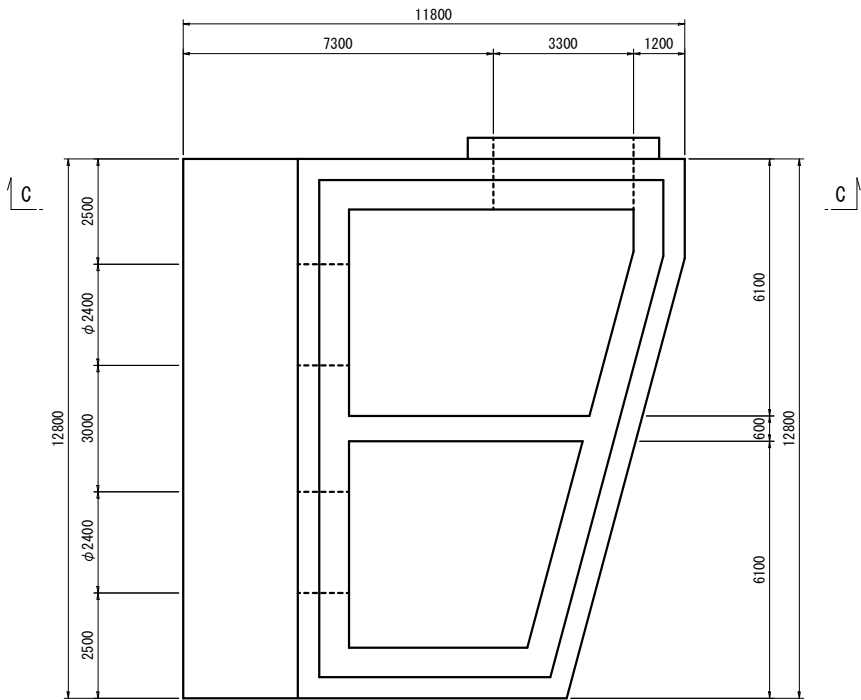
$$\text{計} \quad 786 \text{ 掛m}^2$$

支保工

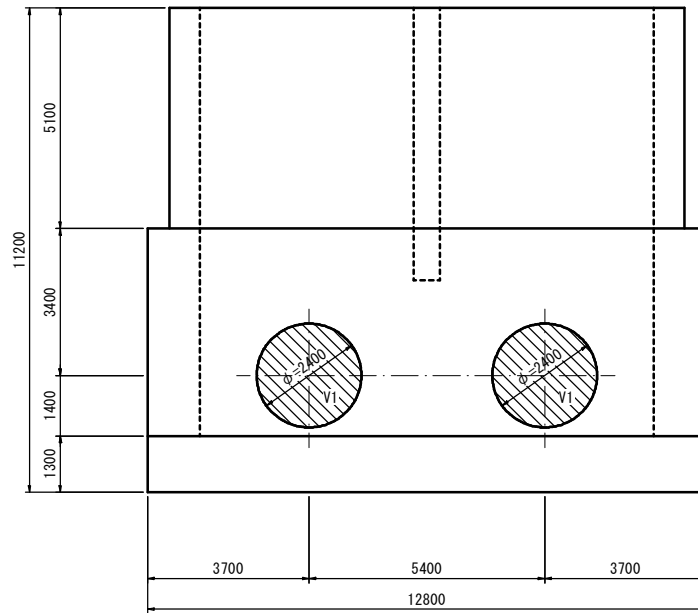
縦断図



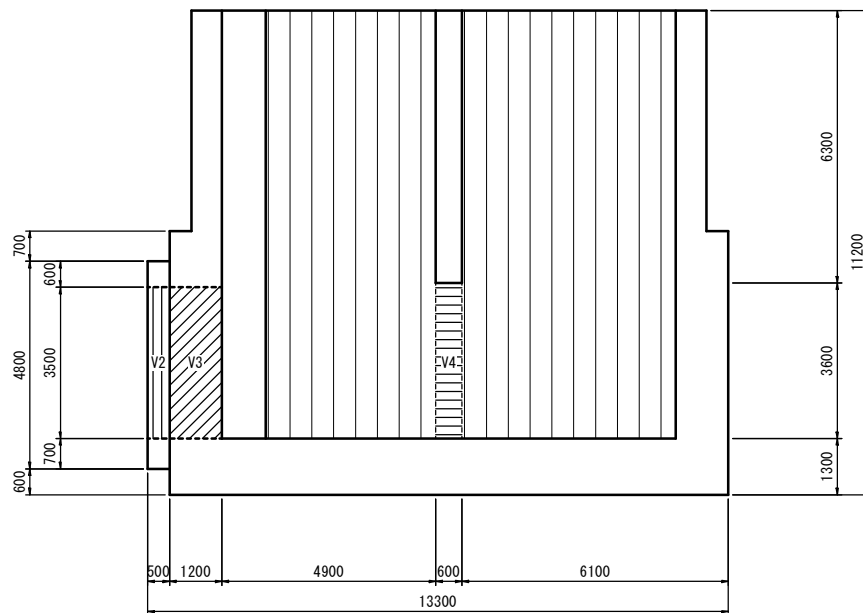
平面図



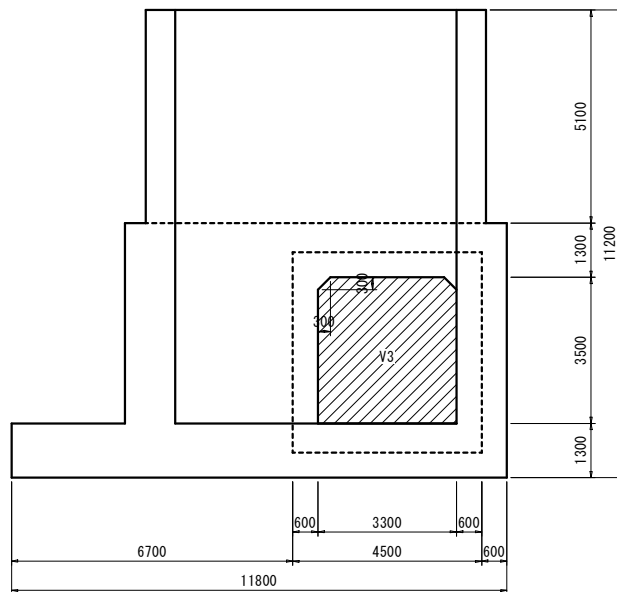
A - A



B - B



C - C



(1) パイプサポ-ト (H<4m, W<40kN/m²)

$$V2 = (3.3 \times 3.5 - 1/2 \times 0.3 \times 0.3 \times 2) \times 0.5 = 6 \text{ 空m}^3$$

(2) パイプサポ-ト (H<4m, W<40kN/m², 40kN/m²<w≤80kN/m²)

$$V1 = 1/4 \times 2.4^2 \times 3.142 \times 1.2 \times 2 = 11 \text{ 空m}^3$$

$$V3 = (3.3 \times 3.5 - 1/2 \times 0.3 \times 0.3 \times 2) \times 1.2 = 14 \text{ 〃}$$

$$V4 = 1/2 \times (5.7 + 5.5) \times 0.6 \times 3.6 = 12 \text{ 〃}$$

$$\text{計} \quad 37 \text{ 空m}^3$$

可とう吸収型止水板 (b=300)

$$L = (3.7 + 3.9) \times 2 = 15.2 \text{ m}$$

足掛け金物据付

$$N = 28 \text{ 本}$$

差し筋 (SD345, D16, L=0.30m)

※図面番号36より

$$N = 172 \text{ 本}$$

$$W = 1.560 \text{ kg/m} \times 0.30 \text{ m} = 0.47 \text{ kg/本} \quad 0.47 \text{ kg/本} \times 172 \text{ 本} / 1000 = 0.081 \text{ t}$$

鉄筋

※図面・吐出水槽配筋図（図面番号20～35）及び次ページ集計表より

SD345 D29	=	3429 kg 3.429 t
SD345 D25	=	3203 kg 3.203 t
SD345 D22	=	4880 kg 4.880 t
SD345 D19	=	1121 kg 1.121 t
SD345 D16	=	3209 kg 3.209 t
SD345 D13	=	8453 kg 8.453 t

吐出水槽配筋集計表

配 号	径	長	本	単位重量	一本当り量	重量	摘要	
W 2	029	7860	21	5.040	39.61	832		
W 3	029	11910	21	5.040	60.03	1261		
W 2	025	5350	21	3.980	21.29	447		
W 4	025	11560	21	3.980	46.01	966		
W 5	022	11000	11	3.040	33.44	368		
W 6	022	10000	11	3.040	30.40	334		
W 7	022	8000	11	3.040	24.32	268		
W 8	022	10000	11	3.040	30.40	334		
W 9	022	10000	10	3.040	30.40	304		
W 10	022	11000	10	3.040	33.44	334		
W 11	022	10000	10	3.040	30.40	304		
W 12	022	8000	10	3.040	24.32	243		
W 13	022	6820	21	3.040	20.73	435		
W 14	022	6720	21	3.040	20.43	429		
W 15	022	7830	5	3.040	23.80	119		
W 16	022	7740	5	3.040	23.53	118		
W 17	D13	6000	278	0.995	5.97	1660		
W 18	D13	6060	46	0.995	6.03	277		
W 19	D13	1700	63	0.995	1.69	106		
W 20	D13	1550	42	0.995	1.54	65		
W 21	D13	1820	21	0.995	1.81	38		
W 22	D13	1440	21	0.995	1.43	30		
W 23	D13	1960	21	0.995	1.95	41		
W 24	D13	890	32	0.995	0.89	28		
W 25	D13	910	35	0.995	0.91	32		
W 26	D13	890	57	0.995	0.89	51		
W 27	D13	790	22	0.995	0.79	17		
W ⁰ 1	D13	700	85	0.995	0.70	60		
W ⁰ 2	D13	720	85	0.995	0.72	61		
W ⁰ 3	D13	700	145	0.995	0.70	102		
W ⁰ 4	D13	600	66	0.995	0.60	40		
合計						9704		
A 1	D22		8860	10	3.040	26.93	269	
A 2	D22		4000	10	3.040	12.16	122	
A 3	D22		9500	10	3.040	28.88	289	
A 4	D22		9500	5	3.040	28.88	144	
A 5	D22		4500	5	3.040	13.68	68	
A 6	D22		4500	5	3.040	13.68	68	
A 7	D22		9500	5	3.040	28.88	144	
A 8	D22		6110	10	3.040	18.57	186	
A 9	D19		10500	10	2.250	23.63	236	
A 10	D19		4500	10	2.250	10.13	101	
A 11	D19		10000	10	2.250	22.50	225	
A 12	D19		5000	5	2.250	11.25	56	
A 13	D19		10000	5	2.250	22.50	113	
A 14	D19		10000	5	2.250	22.50	113	
A 15	D19		5000	5	2.250	11.25	56	
A 16	D19		8000	10	2.250	18.00	180	
A 17	D13		4440	92	0.995	4.42	407	
A 18	D13		4510	38	0.995	4.49	171	
A 19	D13		8500	1	0.995	8.46	8	
A 20	D13		4500	1	0.995	4.48	4	
A 21	D13		8860	1	0.995	8.82	9	
A 22	D13		6180	1	0.995	6.15	6	
A 23	D13		11500	1	0.995	11.44	11	
A 24	D13		3000	1	0.995	2.99	3	
A 25	D13		1000	16	0.995	1.00	16	
I 1	D29		5000	53	5.040	25.20	1336	
I 2	D13		3500	59	0.995	3.48	205	
I 3	D13		9000	25	0.995	8.96	224	
I 4	D13		4000	25	0.995	3.98	100	
I 5	D13		1350	53	0.995	1.34	71	
I 6	D13		3110	33	0.995	3.09	102	
I 7	D13		2210	18	0.995	2.20	40	
I 8	D13		2920	2	0.995	2.91	6	
I 9	D13		1390	20	0.995	1.38	28	
I-1	D13		2480	100	0.995	2.47	247	
I-2	D13		2460	10	0.995	2.45	25	
I-3	D13		2420	15	0.995	2.41	36	
合計						5425	II	

記	径	長	本	単位重量	一本当り重	重	備 考
U 1	025	9000	26	3.980	25.82	931	
U 2	025	4500	26	3.980	17.91	466	
U 3	025	7260	10	3.980	26.89	289	(平均長)
U 4	025	12000	1	3.980	47.76	48	
U 5	025	4500	1	3.980	17.91	18	
U 6	025	9500	1	3.980	37.81	38	
U 7	016	11500	22	1.560	17.94	395	L
U 8	016	4000	25	1.560	6.24	156	
U 9	016	9500	21	1.560	14.82	311	J
U 10	016	7000	4	1.560	10.92	44	
U 11	016	5000	5	1.560	7.80	39	
U 12	016	7000	1	1.560	10.92	11	
U 13	016	8000	1	1.560	12.48	12	
U 14	016	9430	5	1.560	14.71	74	(平均長)
U 15	016	9720	5	1.560	15.16	76	I (平均長)
U 16	016	12000	1	1.560	18.72	19	
U 17	016	8500	16	1.560	13.26	212	I
U 18	016	9000	5	1.560	14.04	70	I
U 19	016	4000	39	1.560	6.24	243	I
U 20	016	7000	13	1.560	10.92	142	I
U 21	016	10500	4	1.560	16.38	66	I
U 22	016	4170	10	1.560	6.51	65	I (平均長)
U 23	016	7620	21	1.560	11.89	250	I (平均長)
U 24	016	6340	12	1.560	9.89	119	I (平均長)
U 25	016	9190	21	1.560	14.34	301	I (平均長)
U 26	016	5760	1	1.560	8.99	9	
U 27	016	1060	14	1.560	1.65	23	I
U 28	016	2510	22	1.560	3.92	86	I (平均長)
U 29	013	5760	30	0.995	5.73	172	I
U 30	013	1060	14	0.995	1.05	15	I
U 31	013	960	14	0.995	0.96	13	I
U 32	013	5780	68	0.995	5.75	391	I
U 33	013	2510	22	0.995	2.50	55	I ¹⁾ (平均長)
U 34	013	1730	22	0.995	1.72	38	I (平均長)
U 35	013	8860	10	0.995	8.82	88	
U 36	013	7480	43	0.995	7.44	320	(平均長)
U 37	013	4360	30	0.995	4.34	130	
U 38	013	960	30	0.995	0.96	29	
U 39	013	9000	11	0.995	8.96	99	
U 40	013	4000	11	0.995	3.98	44	
U 41	013	2740	44	0.995	2.73	120	(平均長)
U 42	013	3720	22	0.995	3.70	81	(平均長)
U 43	013	4500	8	0.995	4.48	36	
U 44	013	9000	8	0.995	8.96	72	
U 45	013	9000	7	0.995	8.96	63	
U 46	013	4500	7	0.995	4.48	31	
U 47	013	4500	8	0.995	4.48	36	
U 48	013	9000	8	0.995	8.96	72	
U 49	013	9000	10	0.995	8.96	90	
U 50	013	4500	10	0.995	4.48	45	
U 51	013	6110	15	0.995	6.08	91	
U 52	013	6370	18	0.995	6.34	114	
U 53	013	8860	3	0.995	8.82	26	
U 54	013	3110	58	0.995	3.09	179	
U 55	013	3160	38	0.995	3.14	119	
U 56	013	2210	18	0.995	2.20	40	(平均長)
U 57	013	2920	2	0.995	2.91	6	
U 58	013	3110	30	0.995	3.09	93	

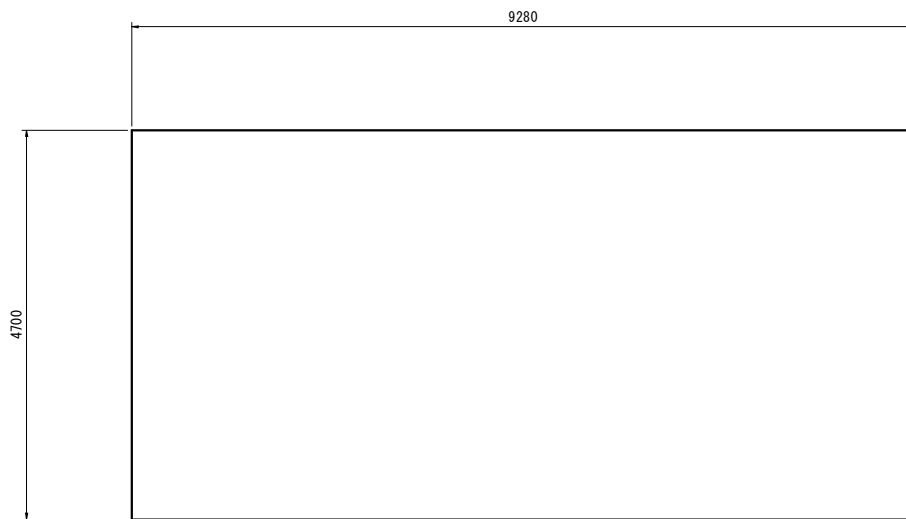
[illegible]

数量一覽表

[illegible]

均しコンクリート調書

均しコンクリート (t=200)



$$A = 4.70 \times 9.28 = 43.6 \text{ m}^2$$

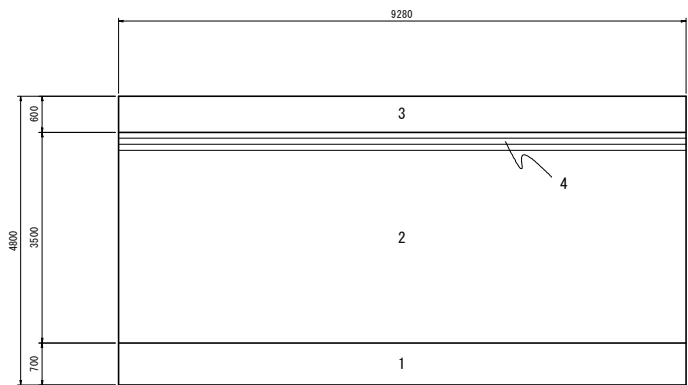
※基面整正数量

$$V = 4.70 \times 9.28 \times 0.20 = 8.7 \text{ m}^3$$

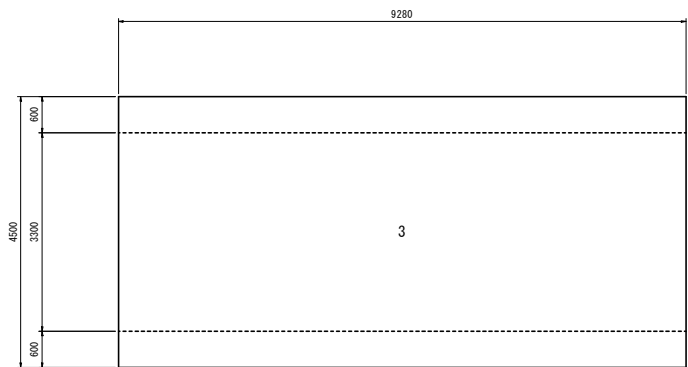
均しコンクリート型枠

$$A = (4.70 + 9.28) \times 2 \times 0.20 = 5.6 \text{ m}^2$$

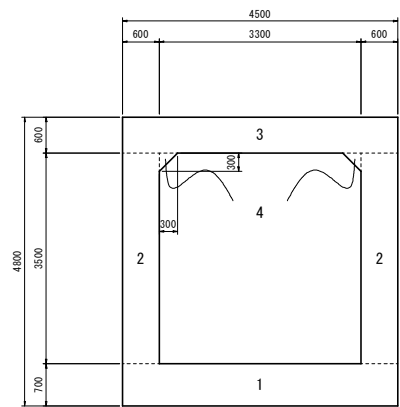
縦断図



平面図



断面図



1= 0.70×9.28×4.50 = 29.2 m³

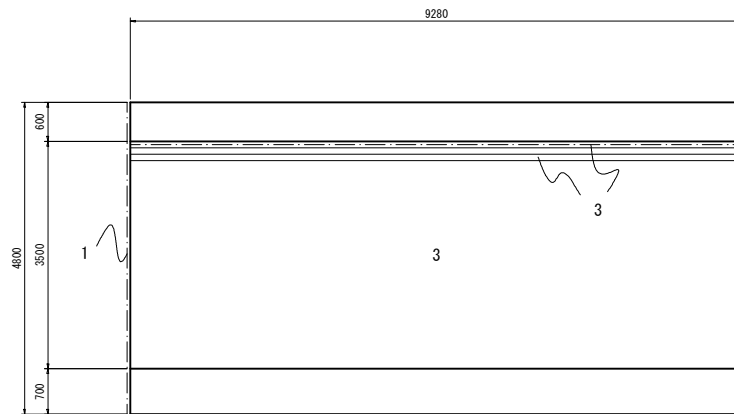
2= 3.50×9.28×0.60×2 = 39.0 "

3= 0.60×9.28×4.50 = 25.1 "

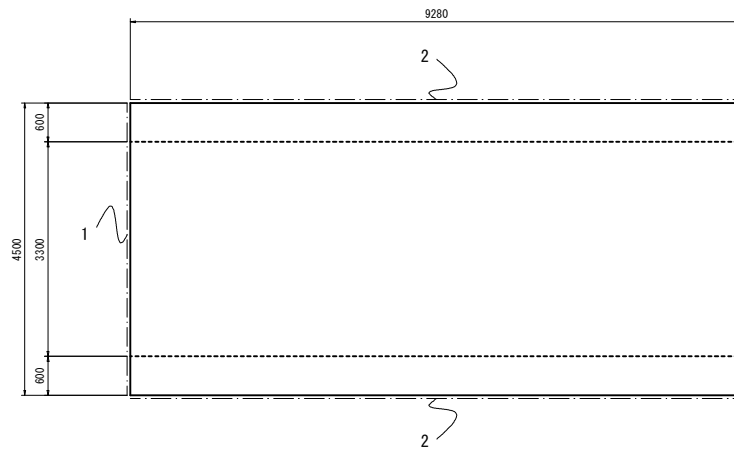
4= 1/2×0.30×0.30×9.28×2 = 0.8 "

計 94.1 m³

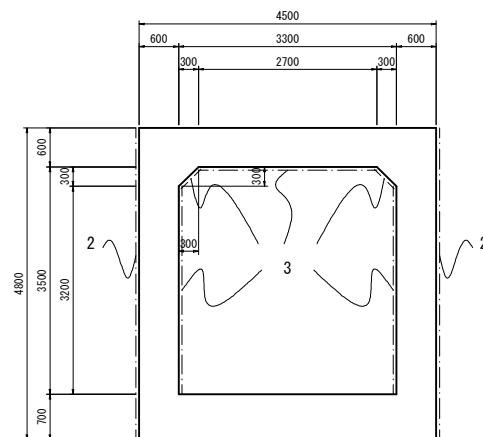
縦断図



平面図



断面図



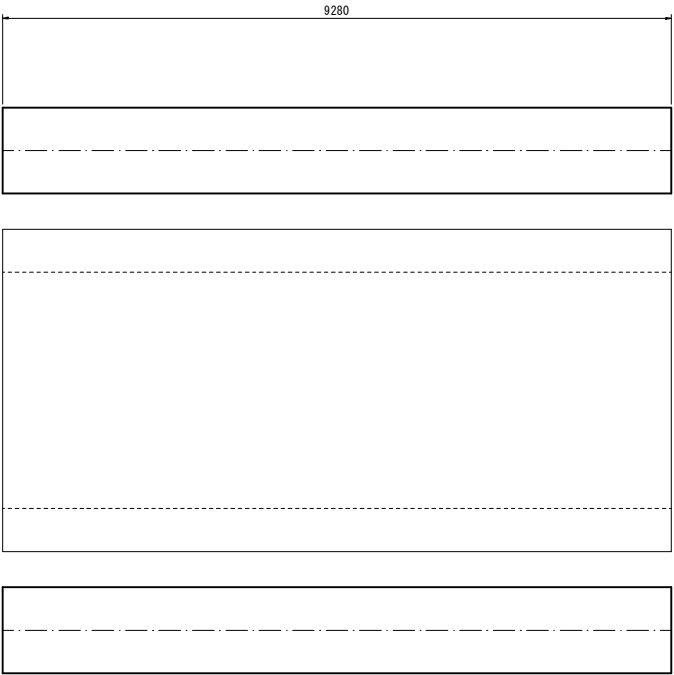
$$1 = 4.80 \times 4.50 - (3.50 \times 3.30 - 1/2 \times 0.30 \times 0.30 \times 2) = 10.1 \text{ m}^2$$

$$2 = 4.80 \times 9.28 \times 2 = 89.1 \text{ ''}$$

$$3 = \{(3.20 + 0.30 \times \sqrt{(2)}) \times 2 + 2.70\} \times 9.28 = 92.3 \text{ ''}$$

$$\text{計} \quad 191.5 \text{ m}^2$$

足場工(枠組)

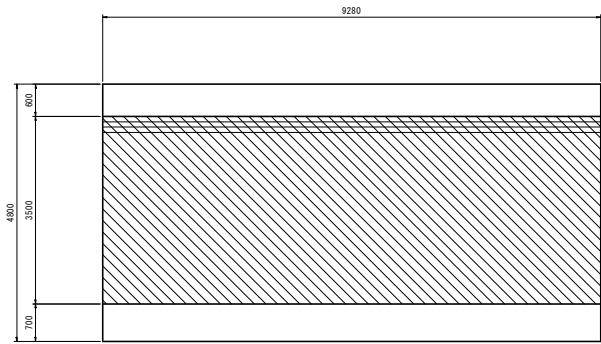


H= 4. 80m

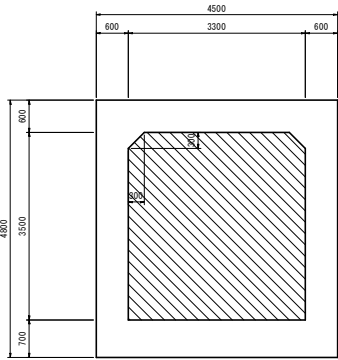
A= 9. 3×2×4. 8 = 89 掛m²

支保工(パイプサポート (H<4m, 40kN/m2以下))

縦断図



断面図



V= (3. 5×3. 3－1/2×0. 3×0. 3×2) ×9. 3 = 107 空m³

目地材 (t=20)

$$1 = 4.60 \times 4.30 - (3.50 \times 3.30 - 1/2 \times 0.30 \times 0.30 \times 2) = 8.3 \text{ m}^2$$

$$2 = 4.80 \times 4.50 - (3.50 \times 3.30 - 1/2 \times 0.30 \times 0.30 \times 2) = 10.1 \text{ 〃}$$

$$\text{計} \quad 18.4 \text{ m}^2$$

鉄筋 ※図面番号38～40より

$$\text{SD345 D19} = \begin{array}{l} 749 \text{ kg} \\ 0.749 \text{ t} \end{array}$$

$$\text{SD345 D16} = \begin{array}{l} 1040 \text{ kg} \\ 1.040 \text{ t} \end{array}$$

$$\text{SD345 D13} = \begin{array}{l} 2236 \text{ kg} \\ 2.236 \text{ t} \end{array}$$

接続水路配筋集計表

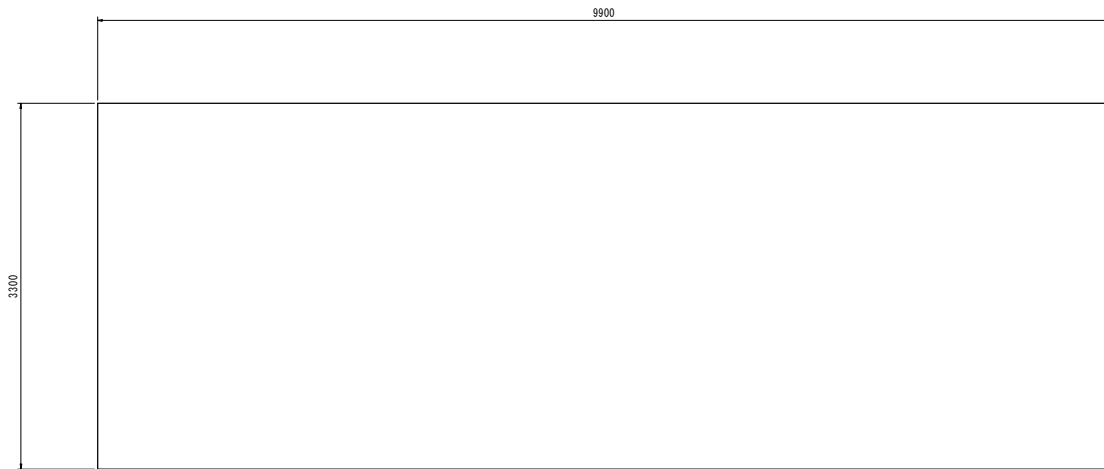
記 号	径	長 さ	本	単位重量	一本当り重量	重 量	摘 要
F 1	D16	9500	37	1. 560	14. 82	548	└
F 2	D16	4260	37	1. 560	6. 65	246	——
F 3	D13	8980	36	0. 995	8. 94	322	——
F 4	D13	1510	74	0. 995	1. 50	111	＼
F・1	D13	1400	119	0. 995	1. 39	165	□
合計						1392	
S 1	D19	9000	37	2. 250	20. 25	749	┐
S 2	D16	4260	37	1. 560	6. 65	246	——
S 3	D13	8980	36	0. 995	8. 94	322	——
S 4	D13	1940	74	0. 995	1. 93	143	＼
S・1	D13	1270	119	0. 995	1. 26	150	□
合計						1610	
W 1	D13	4530	74	0. 995	4. 51	334	
W 2	D13	8980	60	0. 995	8. 94	536	——
W・1	D13	620	246	0. 995	0. 62	153	┌┐
合計						1023	
合 計		D19	749 kg				
		D16	1040 kg				
		D13	2236 kg				
総重量		4025 kg					

数 量 一 覧 表

	種別	細別	規格	単位	数 量				摘 要
	地下燃料タンク保護工	均しコンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$ t=60	m3				2.0	
		均しコンクリート型枠		m2				1.6	
		基礎砕石	t=150	m2				32.7	
		鉄筋コンクリート		m3				14.6	
		鉄筋コンクリート型枠		m2	一般型枠			33.6	
				m2	円形型枠			5.3	
		鉄筋		t	SD345		D16	0.123	
		〃		t	SD345		D13	0.713	

地下燃料タンク保護工 調書

(1) 均しコンクリート (t=60)

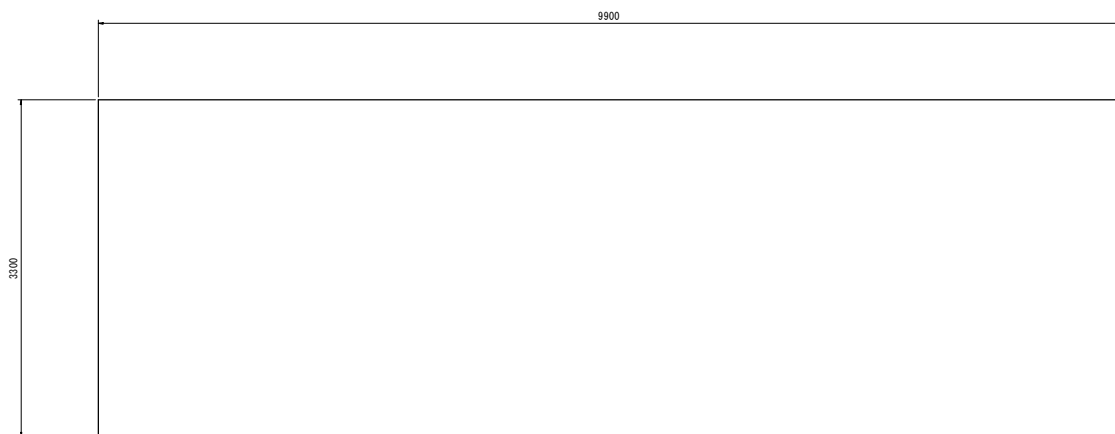


$$V = 3.30 \times 9.90 \times 0.06 = 2.0 \text{ m}^3$$

(2) 均しコンクリート型枠

$$A = 0.06 \times (3.30 + 9.90) \times 2 = 1.6 \text{ m}^2$$

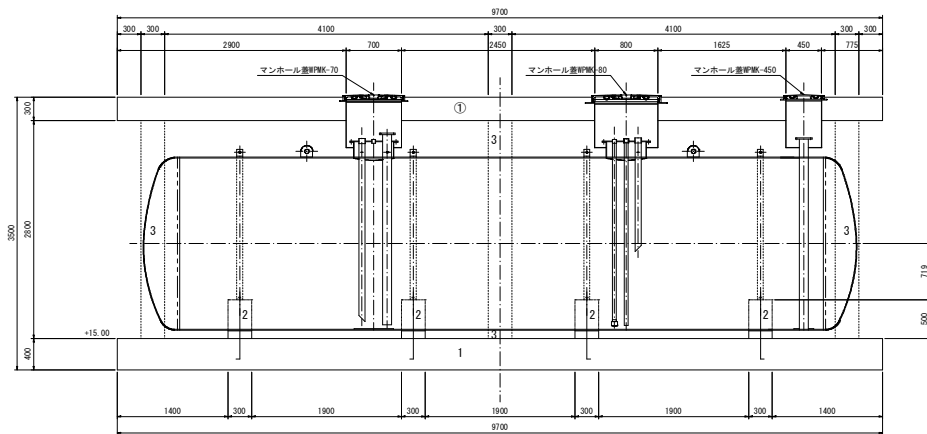
(3) 基礎碎石 (t=150)



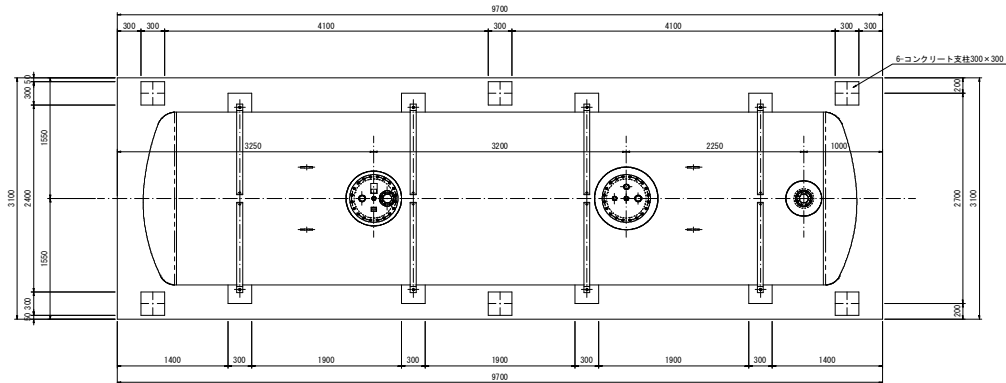
$$A = 3.3 \times 9.9 = 32.7 \text{ m}^2$$

(4) 鉄筋コンクリート

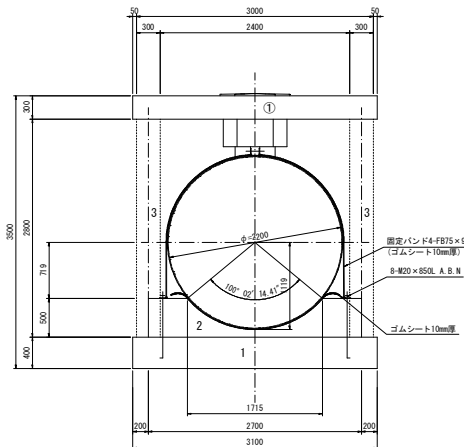
側面図



平面図



断面図



$$1 = 3.10 \times 9.70 \times 0.40 = 12.0 \text{ m}^3$$

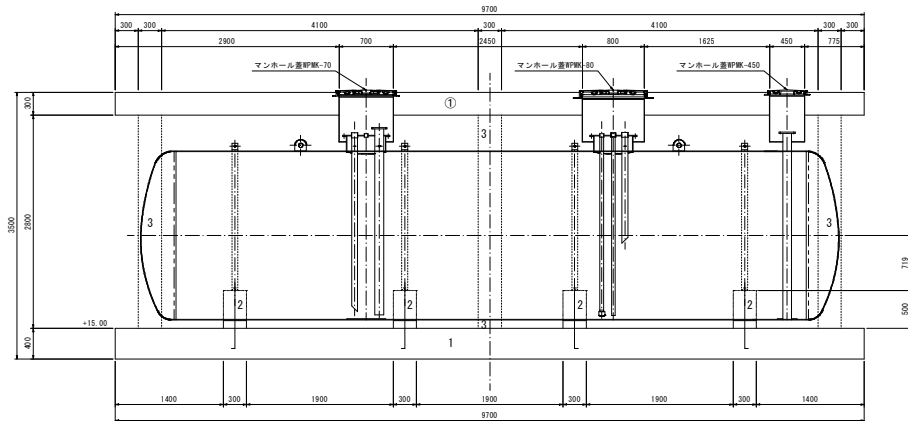
$$2 = ((0.50 \times 2.70 + 1/2 \times 1.72 \times 0.72) - 1/4 \times 2.20^2 \times 3.142 \times 100.037/360) \times 0.30 \times 4 = 1.1 \text{ m}^3$$

$$3 = 0.30 \times 0.30 \times 2.80 \times 6 = 1.5 \text{ m}^3$$

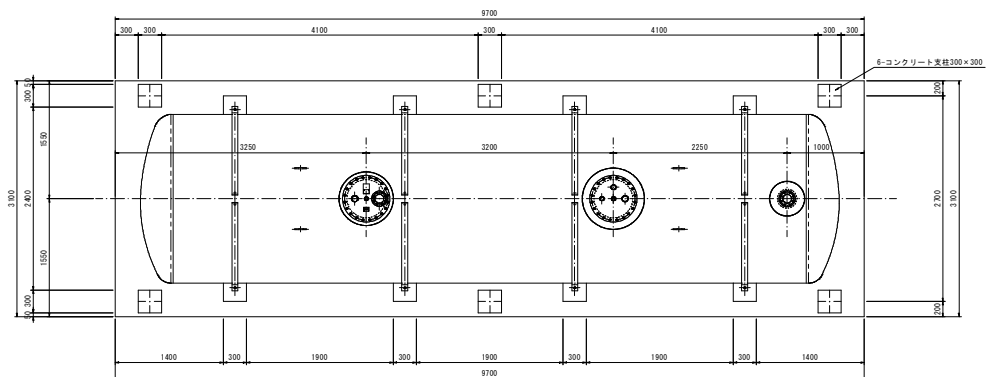
$$\text{計} \quad 14.6 \text{ m}^3$$

(5) 鉄筋コンクリート型枠

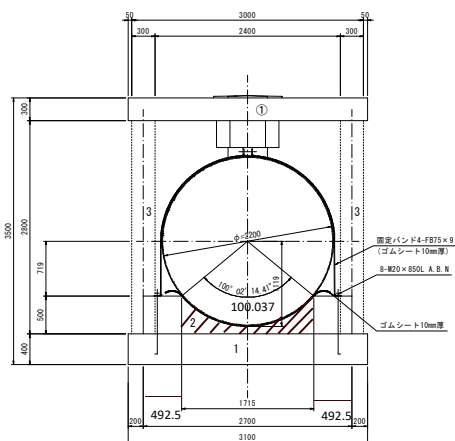
側面図



平面図



断面図



$$1 = (3.10 + 9.70) \times 0.40 \times 2 = 10.2 \text{ m}^2$$

$$2 = (0.50 \times 0.49 + 0.50 \times 0.30) \times 2 \times 4 = 3.2 \text{ 〃}$$

$$3 = 2.80 \times 0.30 \times 4 \times 6 = 20.2 \text{ 〃}$$

$$\text{一般型枠 計} = 33.6 \text{ m}^2$$

円形部分 (斜線部分)

$$2 = ((0.50 \times 2.70 + 1/2 \times 1.72 \times 0.72) - 1/4 \times 2.20^2 \times 3.142 \times 100.037 / 360 - 0.50 \times 0.49) \times 2 \times 4 = 5.3 \text{ m}^2$$

(6) 鉄筋

※図面番号42～44より

SD345 D16

= 123 kg
0.123 t

SD345 D13

= 713 kg
0.713 t

燃料タンク配筋集計表

記 号	径	長 さ	本 数	単位重量	一本当り重量	重 量	摘 要
N 1	D16	3290	24	1.560	5.13	123	┆
N 2	D13	9500	26	0.995	9.45	246	——
N 3	D13	2900	78	0.995	2.89	225	——
N 4	D13	1480	16	0.995	1.47	24	∥
N 5	D13	930	16	0.995	0.93	15	∥ (平均長)
N 6	D13	1330	16	0.995	1.32	21	——
N 7	D13	610	32	0.995	0.61	20	—— (平均長)
N 8	D13	720	114	0.995	0.72	82	□
N 9	D13	890	90	0.995	0.89	80	□
合 計						836	
合 計		D16	123 kg				
		D13	713 kg				
総重量		836 kg					

数 量 一 覧 表

	種別	細別	規格	単位	数 量				摘 要
仮設工	土留・ 仮締切工	鋼矢板	Ⅲ型, L=11.50m	枚	打込長 L=11.00m	最大N値 N=8		146	施工ステップ1 打設
		切梁・腹起し		式				1	施工ステップ1 設置・撤去
		鋼矢板	Ⅲ型, L=10.50m	枚	打込長 L=10.00m	最大N値 N=8		58	施工ステップ3 打設
		切梁・腹起し		式				1	施工ステップ3 設置・撤去
		鋼矢板引抜	Ⅲ型, L=11.50m	枚				137	施工ステップ3の 埋戻し後
		鋼矢板引抜	Ⅲ型, L=11.50m	枚				9	施工ステップ4
		鋼矢板引抜	Ⅲ型, L=10.50m	枚				58	施工ステップ4
		敷鉄板賃料	工事用道路用	枚				130	(前工事から引継、本工事後 次工事に引継ぐ)
		鋼矢板賃料	霞堤防土留め用 Ⅲ型, L=10.5m	枚				129	(前工事から引継、本工事後 次工事に引継ぐ)
		油圧式杭圧入引抜機 据付・解体		回				2	圧入 2回 (施工ステップ1 1 回, 施工ステップ3 1 回)
		油圧式杭圧入引抜機 据付・解体		回				2	引抜 2回 (施工ステップ3 1 回, 施工ステップ4 1 回)

鋼矢板

- 1) 鋼矢板 (Ⅲ型, L=11.50m, 打込長L=11.00m)

$$N = 146 \text{ 枚}$$

$$W = 60.000\text{kg/m} \times 11.50\text{m} = 690\text{kg/枚} \quad 690\text{kg/枚} \times 146\text{枚} \times 1/1000 = 100.74 \text{ t}$$

切梁・腹起し

- 2) 腹起し (H-300×300×10×15孔)

$$L = (17.35 \times 2 + 18.95 \times 2) \times 3 = 217.80 \text{ m}$$

$$W = 100.000\text{kg/m} \times 217.80\text{m} \times 1/1000 = 21.78 \text{ t}$$

- 3) 切梁 (H-300×300×10×15孔)

$$L = (16.25 \times 4 + 17.85 \times 4) \times 3 = 409.20 \text{ m}$$

$$W = 100.000\text{kg/m} \times 409.20\text{m} \times 1/1000 = 40.92 \text{ t}$$

- 4) 火打ち (H-300×300×10×15孔)

$$L = 1.90 \times 32 \times 3 = 182.40 \text{ m}$$

$$W = 100.000\text{kg/m} \times 182.40\text{m} \times 1/1000 = 18.24 \text{ t}$$

- 5) 副部材A

$$W = (21.78 + 40.92 + 18.24) \times 0.22 = 17.81 \text{ t}$$

- 6) 副部材B

$$W = (21.78 + 40.92 + 18.24) \times 0.04 = 3.24 \text{ t}$$

- 7) 中間杭 (H-300×300×10×15, L=18.00m, 打込長L=17.50m)

$$N = 16 \text{ 本}$$

$$W = 93.000\text{kg/m} \times 18.00\text{m} = 1674\text{kg/本} \quad 1674\text{kg/本} \times 16\text{本} \times 1/1000 = 26.78 \text{ t}$$

$$\begin{aligned} &\bullet \text{ 切梁、腹起し設置・撤去 (切梁、腹起し、火打ち、副部材A、副部材Bの合計重量)} \\ &= 101.99 \text{ t} \end{aligned}$$

$$\approx 102.0 \text{ t}$$

$$\bullet \text{ 山留材質料 (切梁、腹起し、火打ちの合計重量)} = 80.94 \text{ t}$$

$$\approx 80.9 \text{ t}$$

$$\bullet \text{ 中間杭 (H形鋼) 打込み・引抜き・賃料} = 16 \text{ 本}$$

施工計画平面図(3)対応

鋼矢板

- 1) 鋼矢板 (Ⅲ型, L=10.50m, 打込長L=10.00m)

$$N = 58 \text{ 枚}$$

$$W = 60.000\text{kg/m} \times 10.50\text{m} = 630\text{kg/枚} \quad 630\text{kg/枚} \times 58\text{枚} \times 1/1000 = 36.54 \text{ t}$$

切梁・腹起し

- 2) 腹起し (H-350×350×12×19孔)

$$L = 10.26 + 11.75 = 22.01 \text{ m}$$

$$W = 150.000\text{kg/m} \times 22.01\text{m} \times 1/1000 = 3.30 \text{ t}$$

- 3) 腹起し (H-300×300×10×15孔)

$$L = (2.30 + 2.40) \times 3 + (10.26 + 11.75) \times 2 = 58.12 \text{ m}$$

$$W = 100.000\text{kg/m} \times 58.12\text{m} \times 1/1000 = 5.81 \text{ t}$$

- 4) 切梁 (H-350×350×12×19孔)

$$L = 8.55 \times 3 = 25.65 \text{ m}$$

$$W = 150.000\text{kg/m} \times 25.65\text{m} \times 1/1000 = 3.85 \text{ t}$$

- 5) 切梁 (H-300×300×10×15孔)

$$L = 8.65 \times 3 \times 2 + 10.65 \times 3 = 83.85 \text{ m}$$

$$W = 100.000\text{kg/m} \times 83.85\text{m} \times 1/1000 = 8.39 \text{ t}$$

- 6) 火打ち (H-300×300×10×15孔)

$$L = 1.90 \times 12 \times 3 = 68.40 \text{ m}$$

$$W = 100.000\text{kg/m} \times 68.40\text{m} \times 1/1000 = 6.84 \text{ t}$$

- 7) 副部材A

$$W = (3.30 + 5.81 + 3.85 + 8.39 + 6.84) \times 0.22 = 6.20 \text{ t}$$

- 8) 副部材B

$$W = (3.30 + 5.81 + 3.85 + 8.39 + 6.84) \times 0.04 = 1.13 \text{ t}$$

$$\begin{aligned} &\text{・切梁、腹起し設置・撤去 (切梁、腹起し、火打ち、副部材A、副部材Bの合計重量)} \\ &= 35.52 \text{ t} \end{aligned}$$

$$\approx 35.5 \text{ t}$$

$$\begin{aligned} &\text{・山留材質料 (切梁、腹起し、火打ちの合計重量)} \\ &= 28.19 \text{ t} \end{aligned}$$

$$\approx 28.2 \text{ t}$$

鋼矢板引抜

施工計画平面図(3)対応

鋼矢板引抜 (Ⅲ型, L=11.50m, 引抜長L=11.00m)

$$N = 146 - 9 = 137 \text{ 枚}$$

施工計画平面図(4)対応

鋼矢板引抜 (Ⅲ型, L=11.50m, 引抜長L=11.00m)

$$N = 9 \text{ 枚}$$

鋼矢板引抜 (Ⅲ型, L=10.50m, 引抜長L=10.00m)

$$N = 58 \text{ 枚}$$

敷鉄板賃料 ※前工事から引継ぎ、本工事後次工事に引き継ぐため賃料のみ計上

・工事用道路用

$$\text{敷鉄板賃料 (22} \times 1524 \times 6096) = 130 \text{ 枚}$$

鋼矢板賃料 ※前工事から引継ぎ、本工事後次工事に引き継ぐため賃料のみ計上

・霞堤防土留め

$$\text{鋼矢板Ⅲ型 L=10.5m} = 129 \text{ 枚}$$

$$W = 60.0 \times 10.50 \times 129 \times 1/1000 = 81.27 \text{ t}$$

仮設工平面図

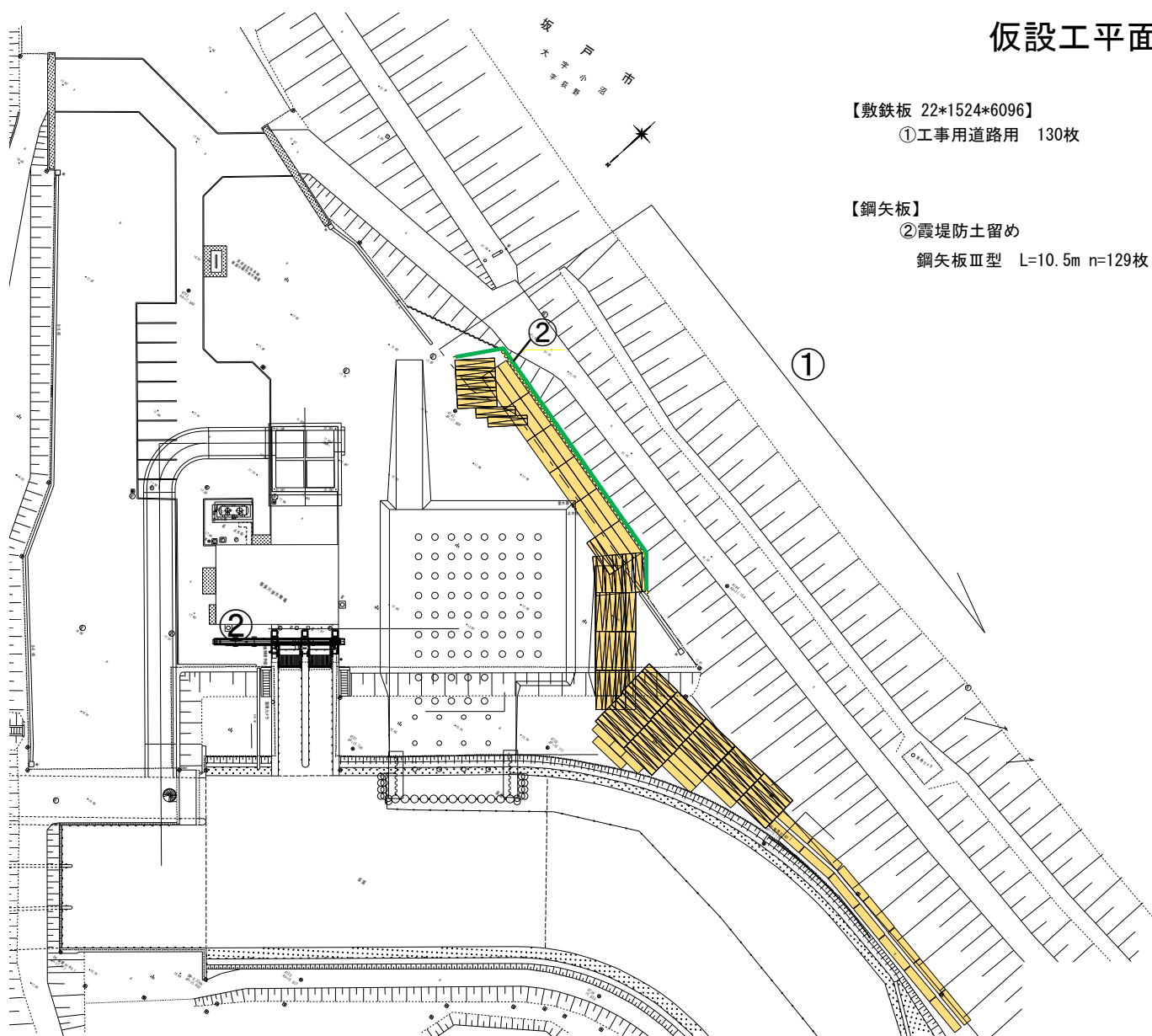
【敷鉄板 22*1524*6096】

①工事用道路用 130枚

【鋼矢板】

②霞堤防土留め

鋼矢板Ⅲ型 L=10.5m n=129枚



共通仮設費(積分)

1) 仮設材運搬費 仮設工調書より

① L=12m以内

鋼矢板	137.28 t
腹起し	9.11
切梁	12.24
火打ち	25.08
副部材A	24.01
副部材B	4.37
	212.09 t

② L=15m超

腹起し	21.78
切梁	40.92
中間杭	26.78 t
	89.48 t

・仮設材等の運搬 往路,L=12m以内	212.09 t
・仮設材等の運搬 往路,L=15m超	89.48 t
・仮設材等の運搬 復路,L=12m以内	212.09 t
・仮設材等の運搬 復路,L=15m超	89.48 t
・仮設材等の積込み取卸し 往復	301.57 t

運搬距離(飯能県土～施工箇所)	22.0 km
-----------------	---------

2) 重建設機械組立分解輸送費

① 杭打機(100超150t以下)	1 回
② クローラクレーン(35超80下)	1 回

工 種 種 別	共通仮設費（積分）	
	計 算 式	数 量
準備費		
UCR基本料金		1 回
技術管理費		
土質等試験費	溶出試験 規格 27項目	1 検体
	溶出試験 規格 ジオキサン	1 検体
	含有量試験 規格 水銀	1 検体
	含有量試験 規格 カドミウム	1 検体
	含有量試験 規格 鉛	1 検体
	含有量試験 規格 砒素	1 検体
	含有量試験 規格 六価クロム	1 検体
	含有量試験 規格 ふっ素	1 検体
	含有量試験 規格 ほう素	1 検体
	含有量試験 規格 セレン	1 検体
	含有量試験 規格 シアン	1 検体
	含有量試験 規格 ダイオキシン	1 検体