

[illegible]

数量								総括		表	
(レベル1) 工事区分	(レベル2) 工 種	(レベル3) 種 別	(レベル4)		単位	数 量	摘 要				
			細 別	規 格							
ポンプ場											
	導水路部	護岸復旧工									
		ガードレール基礎	取壊・新設	L=12.0m	式	1					
			コンクリート	$\sigma_{ck} \geq 18\text{N/mm}^2$	m ³	4.7					
			型 枠	小型構造物	m ²	21.1					
		1号ブロック積工	取壊・新設	L=15.62m	式	1					
			間知ブロック	控え35cm	m ²	18.1					
			裏込コンクリート	$\sigma_{ck} \geq 18\text{N/mm}^2$	m ³	1.9					
			裏込砕石	RC-40	m ³	5.6					
			差し筋	SD345 D16	kg	14.1					
		2号ブロック積工	取壊・新設	L=6.8m	式	1					
			間知ブロック	控え35cm	m ²	2.2					
			裏込コンクリート	$\sigma_{ck} \geq 18\text{N/mm}^2$	m ³	0.2					
			裏込砕石	RC-40	m ³	0.5					
			差し筋	SD345 D16	kg	6.1					
		1号基礎ブロック	コンクリート	$\sigma_{ck} \geq 18\text{N/mm}^2$	m ³	1.1					
			型 枠	小型構造物	m ²	5.0					
		2号基礎ブロック	コンクリート	$\sigma_{ck} \geq 18\text{N/mm}^2$	m ³	0.3					
			型 枠	小型構造物	m ²	1.8					

[illegible]

[illegible][illegible]

[illegible]

[illegible]

[illegible]

[illegible]

種 別	細 別	記号	計 算 式	単位	数 量
笠コンクリート			7.81+7.81	m	15.62
一式当り					
コンクリート	$\sigma_{ck} \geq 18\text{N/mm}^2$		0.45*15.62	m ³	7.03
型 枠	小型構造物		1.35*15.62	m ²	21.09
鉄 筋	SD345 D13		13.8*15.62	kg	215.6
1.0m当り					
コンクリート	$\sigma_{ck} \geq 18\text{N/mm}^2$		0.75*0.60*1.0	m ³	0.45
型 枠	小型構造物		(0.60+0.75)*1.0	m ²	1.35
鉄 筋	SD345 D13		137/9.9	kg	13.8
矢板工			鋼矢板 45H型 147.0kg/m L=14.0m		
	圧入長		9.8	m	9.8
	圧入枚数 標準		28	枚	28
	圧入枚数 異形		2	枚	2
	矢板重量 標準		0.147*14.0*28	t	57.6
	矢板重量 異形		0.147*14.0*2	t	4.1
	スクラップ		30	枚	30
	スクラップ重量		0.147*3.26*7+0.147*1.384*23	t	8.0
	鋼矢板切断				
	矢板		30	枚	30

U型側溝

[illegible]

[illegible][illegible]

付帶工

[illegible]

構造物取壊し工

[illegible]

[illegible]

仮設工

[illegible]

仮設工 土 工 計 算 書											
測 点	点 間 距 離	平 均 距 離	掘削 土砂								
			断面積	平 均	数 量	断面積	平 均	数 量	断面積	平 均	数 量
A - A			81.4								
B - B	5.900m		81.4	81.40	480.3						
B - B	0.000m		115.0								
C - C	3.200m		115.0	115.00	368.0						
C - C	0.000m		115.0								
D - D	13.900m		115.0	115.00	1598.5						
D - D	0.000m		115.0								
E - E	3.724m		115.0	115.00	428.3						
E - E	0.000m		40.2								
F - F	3.600m		40.2	40.20	144.7						
合 計	30.324m				3019.8m3						

河川土工											
土 工 計 算 書											
測 点	点 間 距 離	平 均 距 離	埋戻 (1.0m≦B<4.0m)			埋戻 (B≦4.0m)			土砂		
			断面積	平 均	数 量	断面積	平 均	数 量	断面積	平 均	数 量
A - A			36.4			17.9					
B - B	5.900m		36.4	36.40	214.8	17.9	17.90	105.6			
B - B	0.000m		39.4			27.2					
C - C	3.200m		39.4	39.40	126.1	27.2	27.20	87.0			
C - C	0.000m		20.9			19.7					
D - D	13.900m		20.9	20.90	290.5	19.7	19.70	273.8			
D - D	0.000m		14.5			0.0					
E - E	3.724m		14.5	14.50	54.0	0.0	0.00	0.0			
E - E	0.000m		0.0			40.2					
F - F	3.600m		0.0	0.00	0.0	40.2	40.20	144.7			
合 計	30.324m				685.4m3			611.1m3			

種別・細別	算 式	数 量
(1) コンクリート	$\sigma_{ck} = 24 \text{ N/mm}^2$ 底板 $V1 = 3.200 \times 7.600 \times 0.850 = 20.67$ $V2 = \frac{1}{2} \times (0.500 + 2.925) \times 1.400 \times 6.000 = 14.39$ $V3 = (16.800 \times 15.000 - 2.900 \times 3.700) \times 0.850 = 205.08$ 側壁 $V4 = 3.200 \times 0.800 \times 5.500 \times 2 \text{ 箇所} = 28.16$ $V5 = 16.800 \times 0.800 \times 5.000 = 67.20$ $V6 = 13.900 \times 0.800 \times 5.000 = 55.60$ $V7 = 2.900 \times 0.800 \times 5.500 = 12.76$ 妻壁 $V8 = 0.800 \times 3.700 \times 5.000 \times 4 \text{ 箇所} = 59.20$ $V9 = 0.800 \times 6.000 \times 5.500 = 26.40$ 隔壁 $V10 = 0.500 \times 3.700 \times 5.000 \times 7 \text{ 箇所} = 64.75$ 頂版 $V11 = 16.800 \times 4.500 \times 0.500 = 37.80$ $V12 = 13.900 \times 4.500 \times 0.500 = 31.28$ 頂版開口部控除 $V13 = -\pi/4 \times 1.850 \times 1.850 \times 0.500 \times 8 \text{ 箇所} = -10.75$ $V14 = -\pi/4 \times 1.650 \times 1.650 \times 0.500 = -1.07$	
	合計 611.47 m3	611.5 m3

種別・細別	算 式	数 量
(2) 型枠	一般型枠 底板外面 $A1 = 3.200 \times 2 \times 0.850 = 5.44$ $A2 = 16.800 \times 2 \times 0.850 = 28.56$ $A3 = 15.000 \times 2 \times 0.850 = 25.50$ 側壁外面 $A4 = 3.200 \times 5.500 \times 2 \text{ 箇所} = 35.20$ $A5 = 0.800 \times 5.500 \times 2 \text{ 箇所} = 8.80$ $A6 = 16.800 \times 5.000 = 84.00$ $A7 = 13.900 \times 5.000 = 69.50$ $A8 = 2.900 \times 5.500 = 15.95$ 側壁内面 $A9 = 3.200 \times 5.500 \times 2 \text{ 箇所} = 35.20$ $A10 = - \frac{1}{2} \times (0.500 + 2.925) \times 1.400 \times 2 \text{ 箇所} = -4.80$ $A11 = (2.700 \times 8 + 2.400) \times 5.000 = 120.00$ $A12 = 2.900 \times 5.500 = 15.95$ 妻壁外側 $A13 = 3.700 \times 5.000 \times 4 \text{ 箇所} = 74.00$ $A14 = 0.800 \times 5.000 = 4.00$ $A15 = 6.000 \times 1.400 = 8.40$ $A16 = (6.000 + 0.800) \times 5.500 = 37.40$ 妻壁内側 $A17 = 3.700 \times 5.000 \times 4 \text{ 箇所} = 74.00$ $A18 = 0.800 \times 5.000 \times 3 \text{ 箇所} = 12.00$ $A19 = 6.000 \times 5.500 = 33.00$ 隔壁 $A20 = 3.700 \times 5.000 \times 14 \text{ 箇所} = 259.00$ $A21 = 0.500 \times 5.000 \times 7 \text{ 箇所} = 17.50$ 頂版下面 $A22 = 2.700 \times 3.700 \times 8 \text{ 箇所} = 79.92$ $A23 = 2.400 \times 3.700 = 8.88$ 頂版下面開口部控除 $A24 = - \pi/4 \times 1.850 \times 1.850 \times 8 \text{ 箇所} = -21.50$ $A25 = - \pi/4 \times 1.650 \times 1.650 = -2.14$	

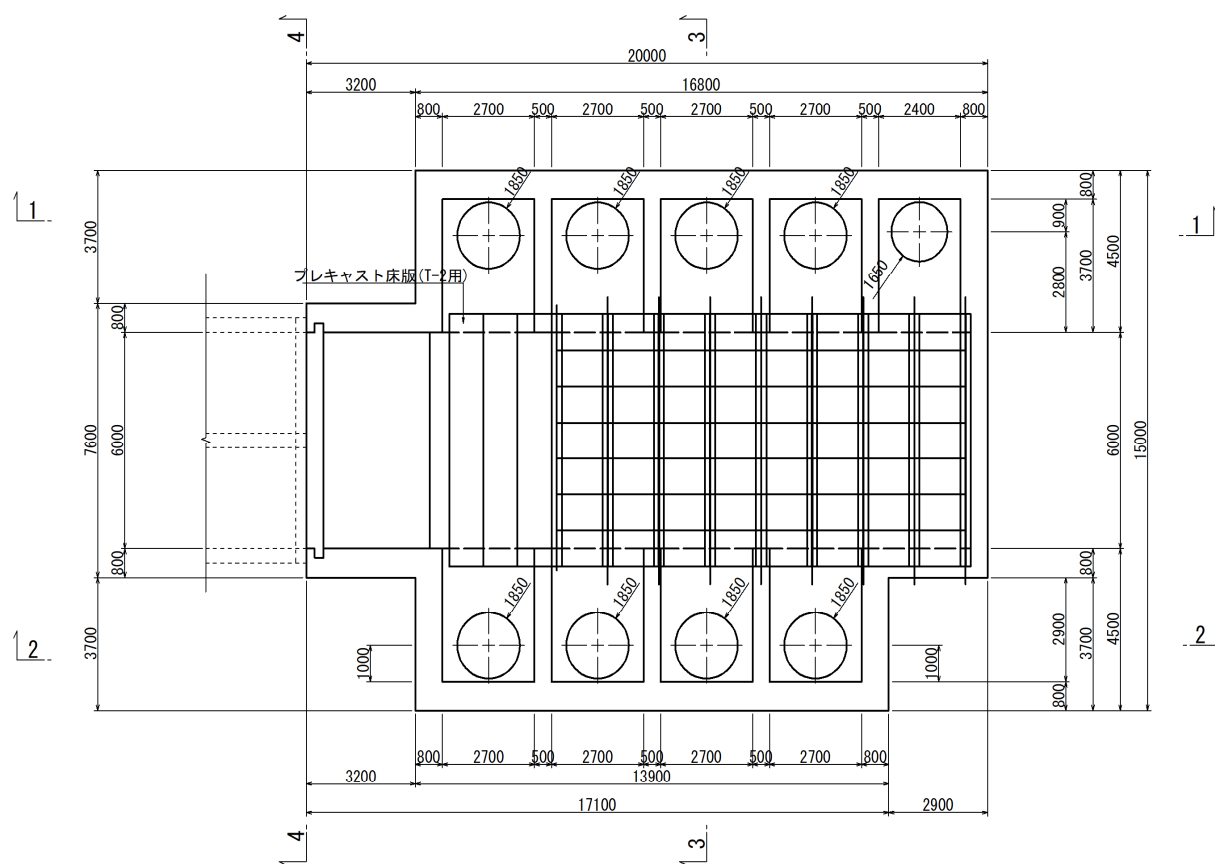
種別・細別	算 式	数 量
	頂版外面 $A26 = (16.800 + 13.900) \times 0.500 = 15.35$ $A27 = 3.700 \times 0.500 \times 4 \text{ 箇所} = 7.40$ $A28 = 0.800 \times 0.500 = 0.40$ 頂版内面 $A29 = (16.800 - 0.800) \times 0.500 = 8.00$ $A30 = 13.900 \times 0.500 = 6.95$	
	合計1061.86 m2	1061.9 m2
	円形型枠 頂版開口側面部 $A31 = \pi \times 1.850 \times 0.500 \times 8 \text{ 箇所} = 23.25$ $A32 = \pi \times 1.650 \times 0.500 = 2.59$	
	合計25.84 m2	25.8 m2

種別・細別	算 式	数 量
(4) 足場工	単管足場 $H \leq 30m$ 外側 $A1 = 20.000 \times 2 \times 6.350 = 254.0$ $A2 = (0.800 + 3.700) \times 2 \times 6.350 = 57.2$ $A3 = 6.000 \times 2.250 = 13.5$ $A4 = 15.000 \times 6.350 = 95.3$ 内側 $A5 = 3.200 \times 2 \times 5.500 = 35.2$ $A6 = -1/2 \times (0.500 + 2.925) \times 1.400 \times 2 \text{ 箇所} = -4.8$ $A7 = 16.800 \times 2 \times 5.500 = 184.8$ $A8 = 6.000 \times 5.500 = 33.0$ 合計 668.2 掛m^2	668 掛 m^2
(5) 支保工	くさび結合支保工 $H \leq 30m$ $w \leq 40kN/m^2$ $V1 = 2.700 \times 3.700 \times 5.000 \times 8 \text{ 箇所} = 399.6$ $V2 = 2.400 \times 3.700 \times 5.000 = 44.4$ 頂版開口下控除 $V3 = -\pi/4 \times 1.850 \times 1.850 \times 5.000 \times 8 \text{ 箇所} = -107.5$ $V4 = -\pi/4 \times 1.650 \times 1.650 \times 5.000 = -10.7$ 合計 325.8 空m^3	326 空 m^3

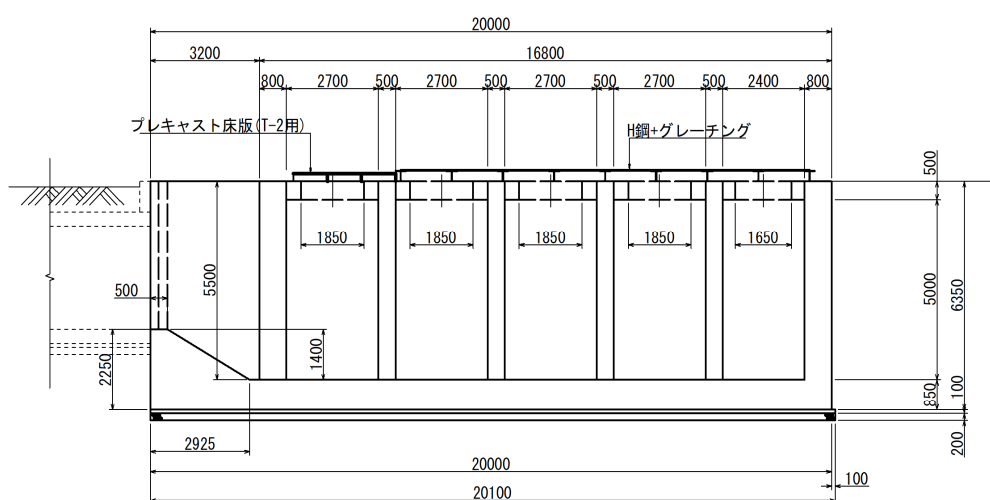
種別・細別	算 式	数 量
(6) 基礎碎石	RC-40 施工厚 t=200mm 敷面積 $A1 = 3.200 \times 7.800 = 24.96$ $A2 = (16.900 \times 15.200 - 2.900 \times 3.700) = 246.15$ 合計 271.11 m2 碎石 $V = 271.11 \times 0.200 = 54.22 \text{ m}^3$	271.1 m2 54.2 m3
(7) 均しコンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$ 施工厚 t=100mm 敷面積 $A = 271.11 = 271.11 \text{ m}^2$ コンクリート $V = 271.11 \times 0.100 = 27.11 \text{ m}^3$ 型枠 $A = (20.100 + 15.200) \times 2 \times 0.100 = 7.06 \text{ m}^2$	271.1 m2 27.1 m3 7.1 m2
(8) 目地材	瀝青材 t=20mm $A = 6.800 \times 4.360 - 6.000 \times 3.960 = 5.89 \text{ m}^2$	5.9 m2
(9) 止水板	ゴム止水板（耐震用） $L = 6.400 + 4.160 \times 2 = 14.72 \text{ m}$	14.7 m
(10) プレキャスト床版	7000×1000 T-2用 $N = 1 \text{ 式}$	1 式
(11) グレーチング	1500×1000 $N = 1 \text{ 式}$	1 式
(12) H鋼	300×300×10×15 L=7000 $N = 1 \text{ 式}$	1 式
(13) 堰	堰長 L=6.000m $N = 1 \text{ 式}$	1 式

添付図

平面図

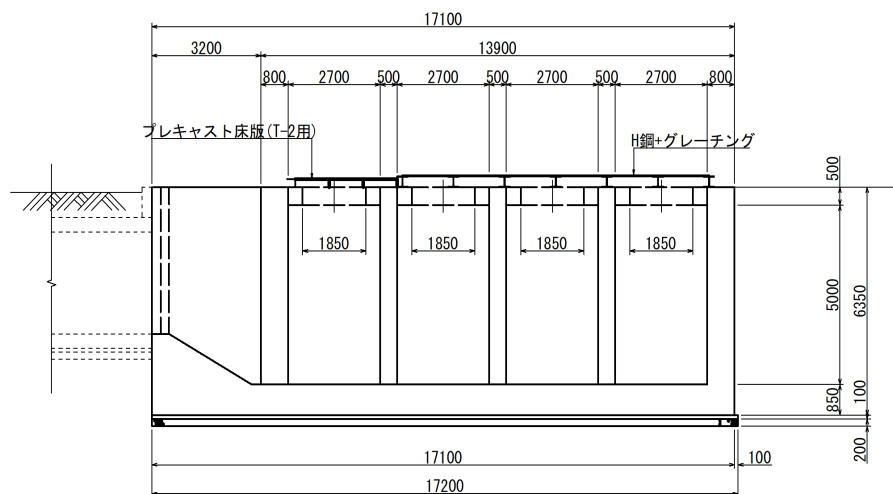


1-1断面図

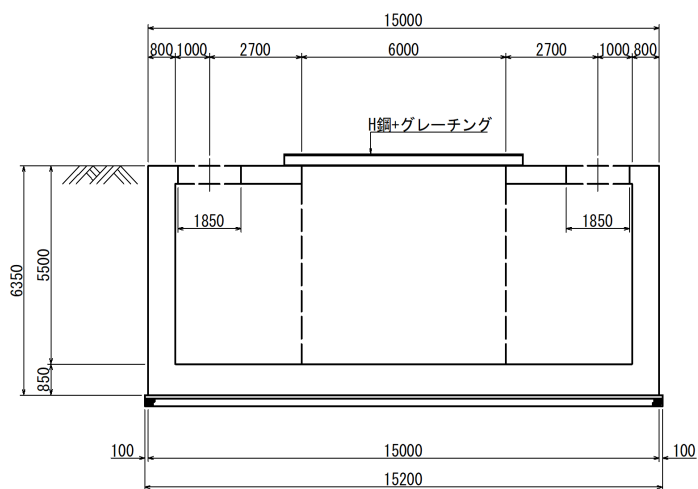


添付図

2-2断面図

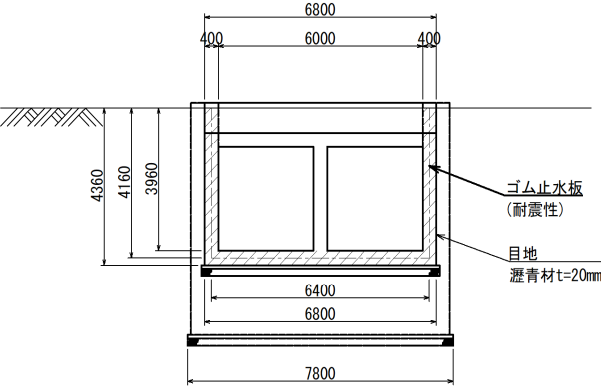


3-3断面図

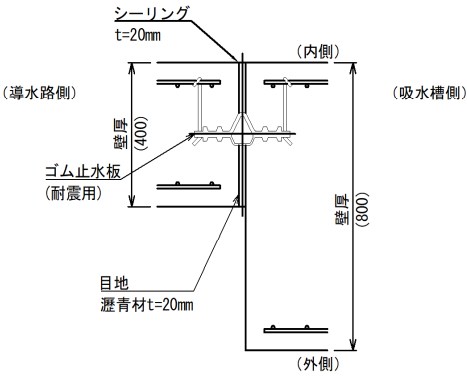


添 付 図

4-4断面図



止水板詳細図



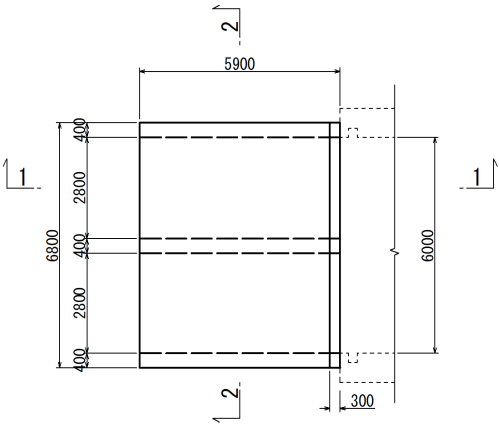
種別・細別	算 式	数 量
(1) コンクリート	$\sigma_{ck} = 24 \text{ N/mm}^2$ 底版 $V1 = 0.800 \times 6.800 \times 1.100 = 5.98$ $V2 = 5.900 \times 6.800 \times 0.400 = 16.05$ 側壁 $V2 = 5.900 \times 0.400 \times 2.860 \times 2 \text{ 箇所} = 13.50$ 中壁 $V3 = 5.900 \times 0.400 \times 2.860 = 6.75$ 頂版 $V4 = 5.900 \times 6.800 \times 0.400 = 16.05$ 土留め $V5 = 0.300 \times 6.800 \times 0.840 = 1.71$ 合計 60.04 m3	60.0 m3
(2) 型枠	一般型枠 底版外面 $A1 = (0.800 + 6.800) \times 2 \times 1.100 = 16.72$ $A2 = (5.900 \times 2 + 6.800) \times 0.400 = 7.44$ 側壁 $A3 = 5.900 \times 2.860 \times 4 \text{ 箇所} = 67.50$ $A4 = 0.400 \times 2.860 \times 2 \text{ 箇所} = 2.29$ 中壁 $A5 = 5.900 \times 2.860 \times 2 \text{ 箇所} = 33.75$ $A6 = 0.400 \times 2.860 \times 2 \text{ 箇所} = 2.29$ 頂版下面 $A7 = 5.900 \times 2.800 \times 2 \text{ 箇所} = 33.04$ 頂版外面 $A8 = (5.900 \times 2 + 6.800) \times 0.400 = 7.44$ $A9 = 6.000 \times 0.400 = 2.40$ 土留め $A10 = (0.300 \times 2 + 6.800) \times 0.840 = 6.22$ $A11 = 6.000 \times 0.840 = 5.04$ 合計 184.13 m2	184.1 m2

種別・細別	算 式	数 量
(4) 足場工	単管足場 $H \leq 30m$ 外側 $A1 = 5.900 \times 2 \times 3.660 = 43.2$ $A2 = 6.800 \times 3.660 = 24.9$ $A3 = 6.000 \times 4.100 = 24.6$ 合計 92.7 掛 m^2	93 掛 m^2
(5) 支保工	パイプサポート支保工 $H < 4m$ $w \leq 40kN/m^2$ $V1 = 5.900 \times 2.800 \times 2.860 \times 2 \text{ 箇所} = 94.5$ 合計 94.5 空 m^3	95 空 m^3
(6) 基礎碎石	RC-40 施工厚 $t=200mm$ 敷面積 $A = 5.100 \times 7.000 = 35.70 \text{ } m^2$ 碎石 $V = 35.70 \times 0.200 = 7.14 \text{ } m^3$	35.7 m^2 7.1 m^3
(7) 均しコンクリート	$\sigma_{ck}=18N/mm^2$ 施工厚 $t=100mm$ 敷面積 $A = 5.100 \times 7.000 = 35.70 \text{ } m^2$ コンクリート $V = 35.70 \times 0.100 = 3.57 \text{ } m^3$ 型枠 $A = 5.100 \times 2 \times 0.100 = 1.02 \text{ } m^2$	35.7 m^2 3.6 m^3 1.0 m^2

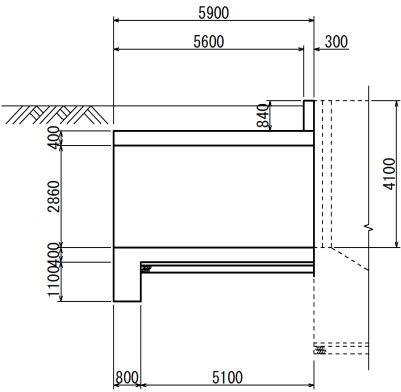
導水路

添付図

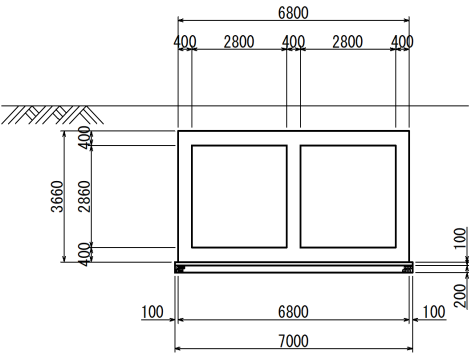
平面図



1-1断面図

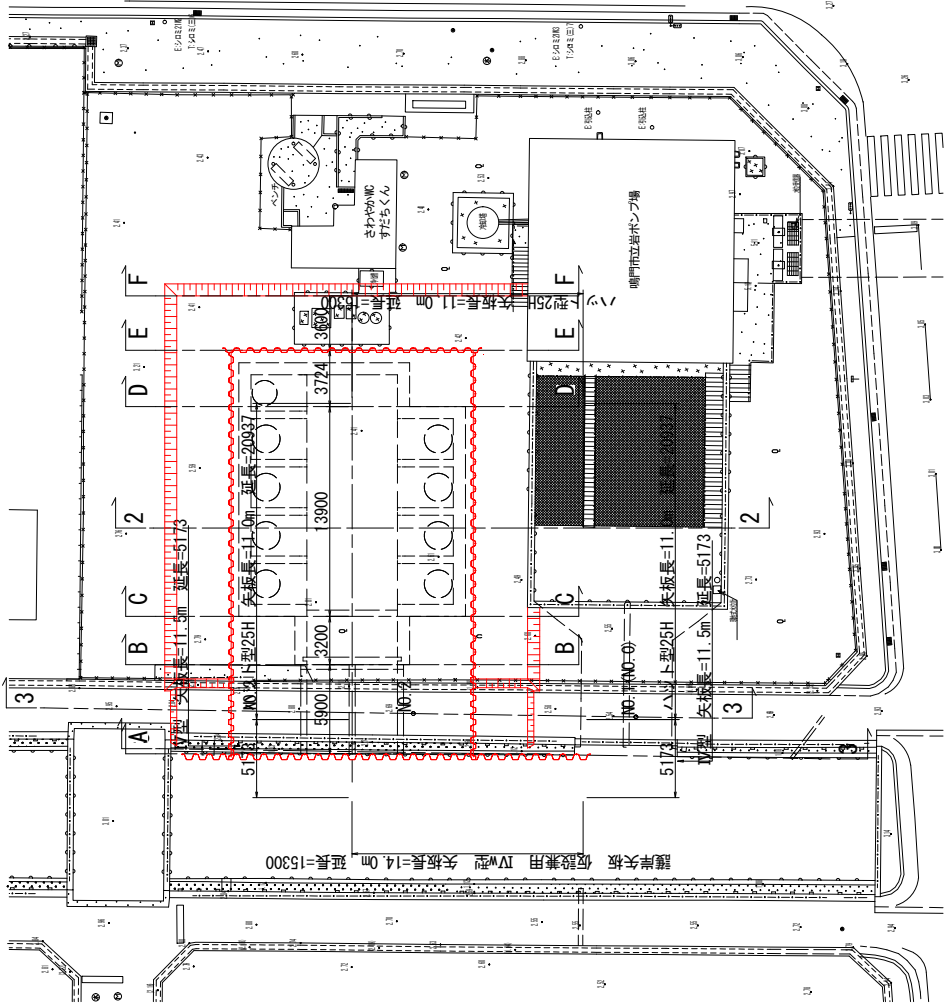


2-2断面図

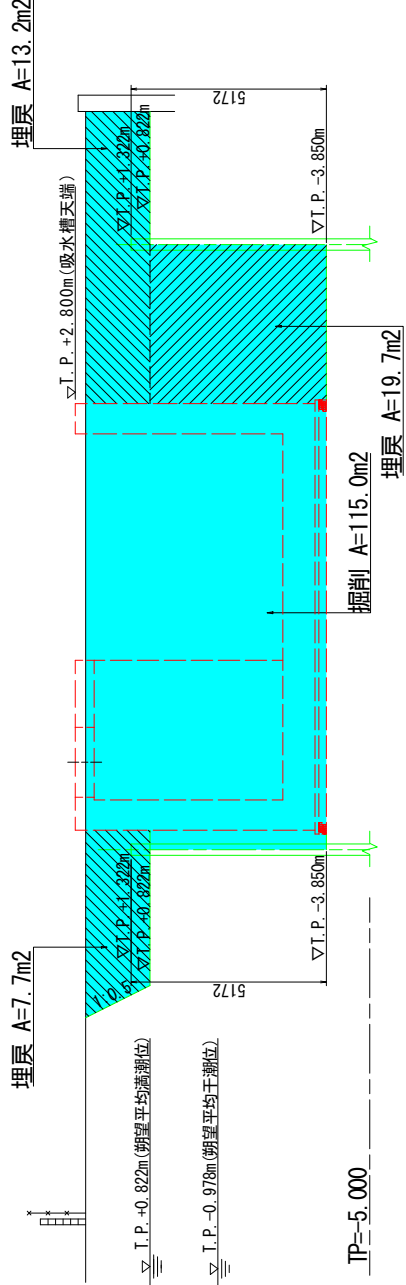


吸水槽土工参考図

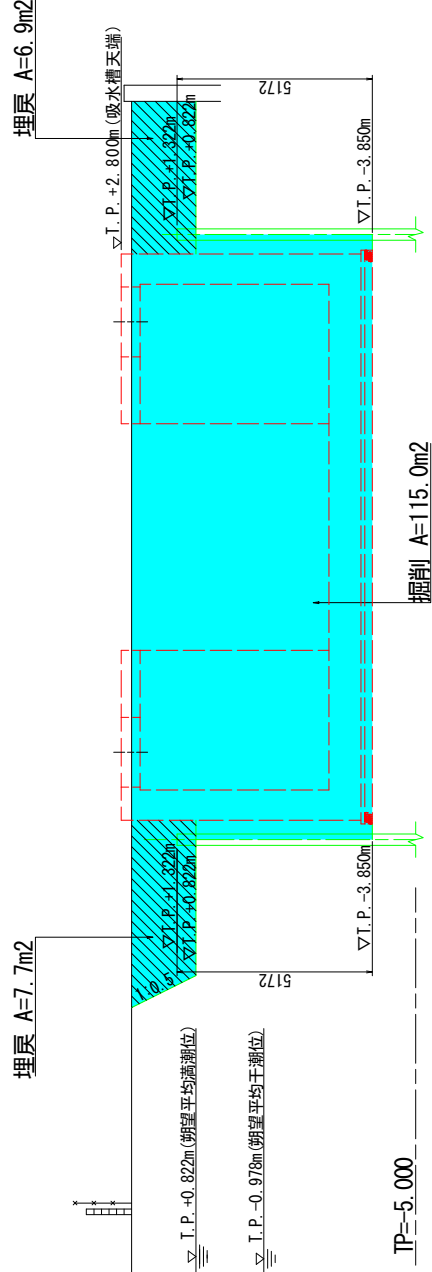
平面図 1:250



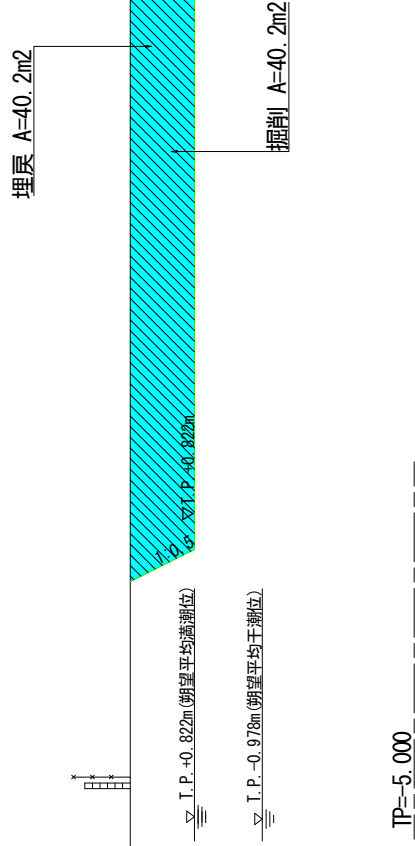
C-C~D-D断面



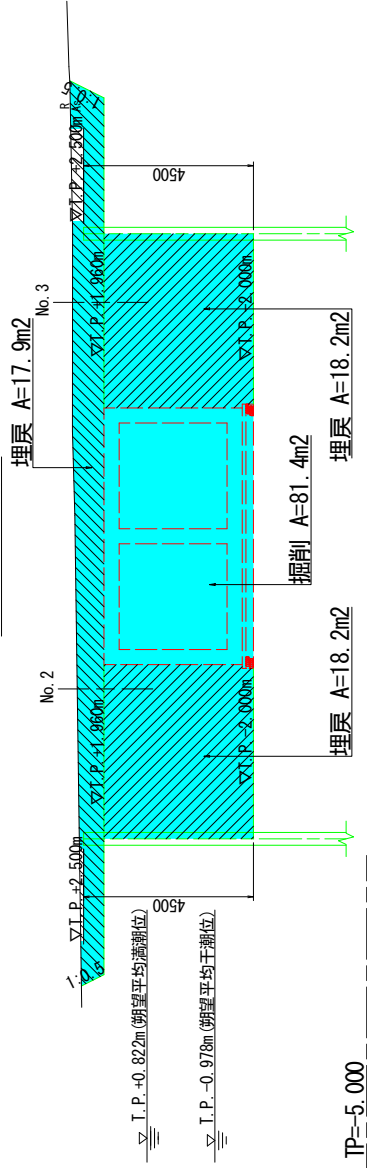
D-D~E-E断面



E-E~F-F断面



A-A~B-B断面



B-B~C-C断面

