

## 数量総括表

工種	種別	細別	規格	単位	計算数量	設計数量	摘要	
土工	土工	床掘(一次)	Da1	m <sup>3</sup>	16618.9	16600	土工集計表	
		掘削(二次)	Da2	m <sup>3</sup>	4347.7	4300	土工集計表	
		掘削(三次)	Da3	m <sup>3</sup>	376.2	380	土工集計表	
		埋戻	RaC	m <sup>3</sup>	2057.9	2100	土工集計表	
		床掘(付帯分)		m <sup>3</sup>	777.8	780	土工集計表	
		埋戻(付帯分)		m <sup>3</sup>	310.0	310	土工集計表	
		土砂運搬		(16618.9+4347.7+376.2+777.8)-(2057.9+310)/0.9	m <sup>3</sup>	19489.6	19490	
	処分費	残土処分	=19489.6×1.2	m <sup>3</sup>	23387.5	23390	第3種想定	
地盤改良工	固結工	中層混合処理工	2m<H<5m	m <sup>3</sup>	2305.5	2306	改良範囲1	
		中層混合処理工	5m<H<8m	m <sup>3</sup>	31650.8	31651	改良範囲2	
躯体工	逆T型擁壁工			式	1.0	1		
		逆T擁壁	NW(H=3.55)	基	1.0			
		逆T擁壁	N1~N8(H=3.55~4.30)	m	75.3			
		逆T擁壁	NE1~NE3(H=4.30)	基	3.0			
		逆T擁壁	E1~E4(H=3.91~4.30)	m	39.0			
		逆T擁壁	SE(H=3.91)	基	1.0			
		逆T擁壁	S1~S8(H=3.18~3.91)	m	72.8			
		逆T擁壁	SW1~SW3(H=3.18)	基	3.0			
		逆T擁壁	W1~W4(H=3.18~3.55)	m	37.6			
		基面整正		m <sup>2</sup>	1,465.0	1470		
		止水板	CF塩ビ製 200*5	m	267.5	268		
			坂路工		式	1.0	1	
			L型擁壁	H780~H2380	m	12.0	12	
			コンクリート舗装工	t=15cm	m <sup>2</sup>	54.0	54	
	路盤工	t=10cm RC40	m <sup>2</sup>	54.0	54			
底版工			式	1.0	1			
	底版コンクリート	t=80cm	m <sup>3</sup>	3,032.0	3032	A=3790m2		
	暗渠排水工	φ200, VU有孔管	m	759.1	759			
舗装工			式	1.0	1			
	表層工	t=4cm 再生密粒13F	m <sup>2</sup>	417.0	417			
	路盤工	t=15cm RC40	m <sup>2</sup>	417.0	417			
場内管路工	水路築造工	カルバート工	BOX-B1000×H1000	m	4.0	4		

## 数量総括表

工種	種別	細別	規格	単位	計算数量	設計数量	摘要
		カルバート工	BOX-B1000×H1200	m	3.0	3	
		短尺加工費	B1000×H1200	箇所	1.0	1	
		カルバート工	BOX-B1100×H1200	m	4.0	4	
		U型側溝工	U-B1000×1200	m	19.0	19	
		蓋据付	BF蓋2種 1000×500	枚	38.0	38	
		荒堰分水工		基	1.0	1	
		錨堰分水工		基	1.0	1	
		柵工	1000×1200×1300	基	1.0	1	
ポンプ室工	ポンプ室躯体工	ポンプ室躯体工		式	1.0	1	
場内付帯工	フェンス工			式	1.0	1	
		丸パイプ格子フェンス	H=1800 南東側	m	100.0	100	
			コーナー加算代	箇所	3.0	3	
			コア抜きΦ75*300	箇所	51.0	51	
			H=1800 北西側	m	182.0	182	
			コーナー加算代	箇所	6.0	6	
			コア抜きΦ75*300	箇所	92.0	92	
		両開き門扉	W=3000 H=1800	組	1.0	1	
			コア抜きΦ150*450	箇所	2.0	2	
仮設工	仮設工	交通誘導警備員	B	人・日	30.0	30	資機材搬出入時
構造物撤去工	構造物取壊し工	構造物とりこわし	鉄筋Co	m <sup>3</sup>	11.7	12	6.27+5.45
		殻運搬	鉄筋Co	m <sup>3</sup>	11.7	12	
		抜根	集草, 積込運搬含む	m <sup>2</sup>	5,962.4	6000	買収面積
		廃プラ運搬	200m*6.572kg/m÷1000	t	1.314	1.31	既設塩ビ管Φ200
	処分費	鉄筋Co処分	11.7*2.5	t	29.3	29	
		木くず処分	130本*0.5m <sup>3</sup> /本	m <sup>3</sup>	65.0	65	
		廃プラ処分	1.314 t ÷ 0.2 t / m <sup>3</sup>	m <sup>3</sup>	6.6	7	
共通仮設費							
	運搬費	重建設機械分解組立輸送費	往復	回	2.0	2	
		トラック運転	11 t	日	4.0	4	
	技術管理費	事前調査費	試料採取、室内配合試験	式	1.0	1	



長沼雨水調整池

土 工 計 算 書 ①

測点ピッチ 20 m

測 点	距 離	床堀 (一次) Da1										
		断 面	平 均	立 積	累 計	備 考	断 面	平 均	立 積	累 計	備 考	
No. 0 + 3.500		0.00										
No. 0 + 5.100	1.600	145.60	72.800	116.48	116.5	D						
No. 1	14.900	171.30	158.450	2360.91	2,477.4	E						
No. 2	20.000	182.60	176.950	3539.00	6,016.4	F						
No. 3	20.000	203.20	192.900	3858.00	9,874.4	G						
No. 4	20.000	218.60	210.900	4218.00	14,092.4	H						
No. 4 + 11.400	11.400	189.70	204.150	2327.31	16,419.7	I						
No. 4 + 13.500	2.100	0.00	94.850	199.19	16,618.9							
合 計	90.000				16,618.9							

長沼雨水調整池

土 工 計 算 書 ②

測点ピッチ 20 m

測 点	距 離	掘削 (二次) Da2 (擁壁部)					埋戻 RaC					
		断 面	平 均	立 積	累 計	備 考	断 面	平 均	立 積	累 計	備 考	
No. 0 + 5.100		0.00					0.00					
No. 0 + 5.100	0.000	25.80	12.900	0.00	0.0	D	12.20	6.100	0.00	0.0	D	
No. 1	14.900	26.90	26.350	392.62	392.6	E	12.60	12.400	184.76	184.8	E	
No. 2	20.000	29.70	28.300	566.00	958.6	F	13.70	13.150	263.00	447.8	F	
No. 3	20.000	32.00	30.850	617.00	1,575.6	G	14.90	14.300	286.00	733.8	G	
No. 4	20.000	35.20	33.600	672.00	2,247.6	H	16.30	15.600	312.00	1,045.8	H	
No. 4 + 11.400	11.400	35.70	35.450	404.13	2,651.8	I	16.60	16.450	187.53	1,233.3	I	
合 計	86.300				2,651.8						1,233.3	

長沼雨水調整池

土 工 計 算 書 ③

測点ピッチ m

測 点	距 離	掘削 (二次) Da2 (擁壁部)					埋戻 RaC					
		断 面	平 均	立 積	累 計	備 考						
No. 0 -4.500		0.00										
No. 0 0.000	4.500	34.40	17.200	77.40	77.4	A	16.70	8.350	37.58	37.6		
No. 0 + 23.500	23.500	33.40	33.900	796.65	874.1	B	15.50	16.100	378.35	415.9		
No. 0 + 47.000	23.500	31.00	32.200	756.70	1,630.8	C	14.20	14.850	348.98	764.9		
No. 0 + 51.200	4.200	0.00	15.500	65.10	1,695.9		14.20	14.200	59.64	824.6		
合 計	55.700				1,695.9					824.6		

測 点	距 離	掘削 (三次) Da3 (底版部)					備 考					
		断 面	平 均	立 積	累 計							
No. 0 + 7.200		0.00										
No. 0 + 7.200	0.000	3.90	1.950	0.00	0.0	D						
No. 1	12.800	4.40	4.150	53.12	53.1	E						
No. 2	20.000	4.60	4.500	90.00	143.1	F						
No. 3	20.000	4.80	4.700	94.00	237.1	G						
No. 4	20.000	4.80	4.800	96.00	333.1	H						
No. 4 + 9.800	9.800	4.00	4.400	43.12	376.2	I						
合 計	82.600				376.2							

長沼雨水調整池

## 地盤改良工計算書

測点ピッチ 20 m

測点	距離	地盤改良2					地盤改良1				
		断面	平均	立積	累計	備考	断面	平均	立積	累計	備考
No. 0		294.0					11.9				
No. 0 + 1.200	1.200	294.0	294.000	352.80	352.8	D	11.9	11.900	14.28	14.3	D
No. 1	18.800	327.0	310.500	5837.40	6,190.2	E	12.7	12.300	231.24	245.5	E
No. 2	20.000	336.0	331.500	6630.00	12,820.2	F	14.1	13.400	268.00	513.5	F
No. 3	20.000	344.0	340.000	6800.00	19,620.2	G	15.0	14.550	291.00	804.5	G
No. 4	20.000	348.4	346.200	6924.00	26,544.2	H	16.7	15.850	317.00	1,121.5	H
No. 4 + 15.800	15.800	298.0	323.200	5106.56	31,650.8	I	19.6	18.150	286.77	1,408.3	I
No. 0 -4.500							17.50				
No. 0 0.000	4.500						17.50	17.500	78.75	1,487.0	A
No. 0 + 23.500	23.500						16.10	16.800	394.80	1,881.8	B
No. 0 + 47.000	23.500						14.70	15.400	361.90	2,243.7	C
No. 0 + 51.200	4.200						14.70	14.700	61.74	2,305.5	C
合計	151.500				31,650.8					2,305.5	



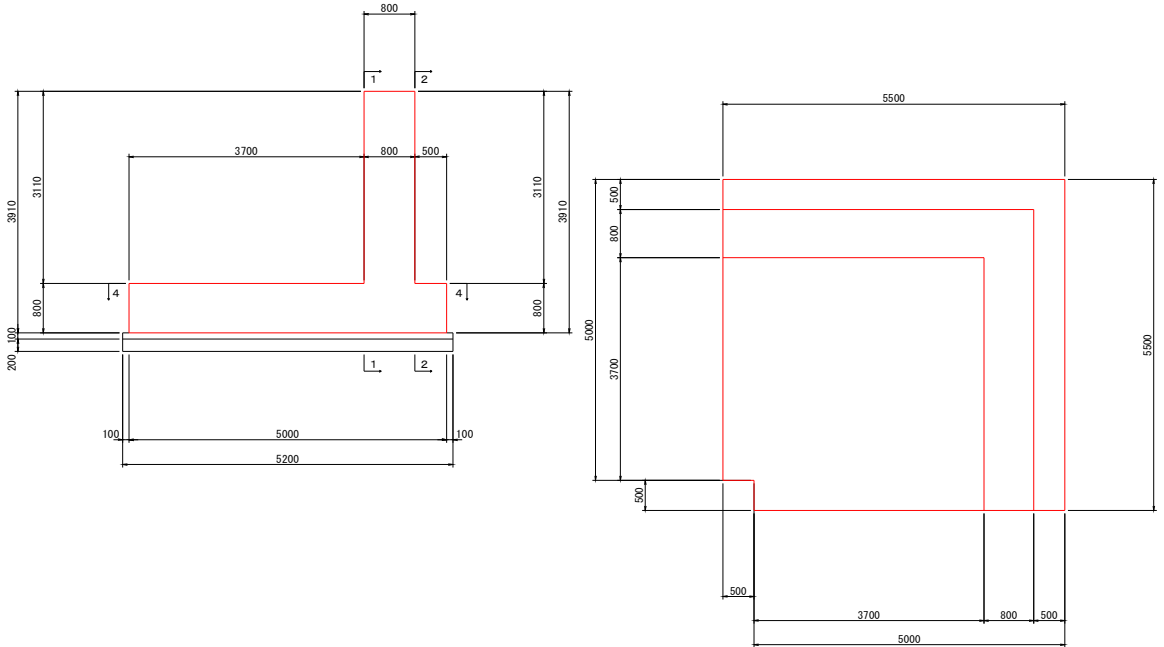
数量計算書 (逆T擁壁)

名称	距離 L	部材寸法					面積		控除			コンクリート	型枠	鉄筋		均しコンクリート		基礎砕石	基面整正	伸縮目地	止水板	足場工
		壁高1 H1 m	壁高2 H2 m	平均壁高 H=(H1+H2)/2 m	底版幅 W=5.0 m	部材厚 t=0.80 m	底版 A=W*t m <sup>2</sup>	縦壁 B=(H-t)*t m <sup>2</sup>	幅 w m <sup>2</sup>	高さ h m <sup>2</sup>	面積 a=w*h m <sup>2</sup>	24-12-40BB (A+B)*L-a*t m <sup>3</sup>	(H+t)*L-a*2 m <sup>2</sup>	SD345 D13 t	SD345 D16~D25 t	18-8-25BB (W+0.2)*0.1*L m <sup>3</sup>	型枠 0.2*L m <sup>2</sup>	RC-40 t=20cm (W+0.2)*L m <sup>2</sup>	(W+0.2)*L m <sup>2</sup>	t=20mm A+(H1-t)*t m <sup>2</sup>	W=200 H1+W-t/2 m	(H-t)*L*2 掛m <sup>2</sup>
E1	10.00	4.300	4.200	4.250	5.00	0.80	4.00	2.76				67.60	50.50	1.07	2.14	5.20	2.00	52.00	52.00	6.80	8.90	69.00
E2	10.00	4.200	4.100	4.150	5.00	0.80	4.00	2.68				66.80	49.50	1.03	2.14	5.20	2.00	52.00	52.00	6.72	8.80	67.00
E3	10.00	4.100	4.000	4.050	5.00	0.80	4.00	2.60				66.00	48.50	1.02	2.14	5.20	2.00	52.00	52.00	6.64	8.70	65.00
E4	9.00	4.000	3.910	3.955	5.00	0.80	4.00	2.52	5.00	1.60	8.00	52.28	26.80	0.86	1.80	4.68	1.80	46.80	46.80	6.56	8.60	56.79
S1	9.00	3.910	3.820	3.865	5.00	0.80	4.00	2.45				58.05	41.99	0.93	1.86	4.68	1.80	46.80	46.80	6.49	8.51	55.17
S2	10.00	3.820	3.719	3.770	5.00	0.80	4.00	2.38				63.80	45.70	1.02	2.06	5.20	2.00	52.00	52.00	6.42	8.42	59.40
S3	10.00	3.719	3.619	3.669	5.00	0.80	4.00	2.30				63.00	44.69	0.99	2.06	5.20	2.00	52.00	52.00	6.34	8.32	57.38
S4	10.00	3.619	3.519	3.569	5.00	0.80	4.00	2.22				62.20	43.69	0.98	2.06	5.20	2.00	52.00	52.00	6.26	8.22	55.38
S5	10.00	3.519	3.418	3.469	5.00	0.80	4.00	2.14				61.40	42.69	0.95	2.06	5.20	2.00	52.00	52.00	6.18	8.12	53.38
S6	10.00	3.418	3.318	3.368	5.00	0.80	4.00	2.05				60.50	41.68	0.94	2.05	5.20	2.00	52.00	52.00	6.09	8.02	51.36
S7	7.00	3.318	3.248	3.283	5.00	0.80	4.00	1.99				41.93	28.58	0.65	1.44	3.64	1.40	36.40	36.40	6.01	7.92	34.76
S8	6.77	3.248	3.180	3.214	5.00	0.80	4.00	1.93				40.15	27.17	0.62	1.43	3.52	1.35	35.20	35.20	5.96	7.85	32.69
W1	10.00	3.550	3.452	3.501	5.00	0.80	4.00	2.16	1.00	1.20	1.20	60.64	40.61	0.96	2.11	5.20	2.00	52.00	52.00	6.20	8.15	54.02
W2	10.00	3.452	3.353	3.403	5.00	0.80	4.00	2.08				60.80	42.03	0.95	2.06	5.20	2.00	52.00	52.00	6.12	8.05	52.06
W3	10.00	3.353	3.255	3.304	5.00	0.80	4.00	2.00				60.00	41.04	0.93	2.04	5.20	2.00	52.00	52.00	6.04	7.95	50.08
W4	7.59	3.255	3.180	3.218	5.00	0.80	4.00	1.93				45.01	30.50	0.68	1.53	3.95	1.52	39.47	39.47	5.96	7.86	36.71
N1	10.00	4.300	4.200	4.250	5.00	0.80	4.00	2.76				67.60	50.50	1.07	2.14	5.20	2.00	52.00	52.00	6.80	8.90	69.00
N2	10.00	4.200	4.101	4.151	5.00	0.80	4.00	2.68				66.80	49.51	1.03	2.14	5.20	2.00	52.00	52.00	6.72	8.80	67.02
N3	10.00	4.101	4.001	4.051	5.00	0.80	4.00	2.60				66.00	48.51	1.02	2.14	5.20	2.00	52.00	52.00	6.64	8.70	65.02
N4	10.00	4.001	3.902	3.952	5.00	0.80	4.00	2.52				65.20	47.52	1.03	2.11	5.20	2.00	52.00	52.00	6.56	8.60	63.04
N5	10.00	3.902	3.802	3.852	5.00	0.80	4.00	2.44				64.40	46.52	1.03	2.06	5.20	2.00	52.00	52.00	6.48	8.50	61.04

数量計算書 (逆T擁壁)

名称	距離 L	部材寸法					面積		控除			コンクリート	型枠	鉄筋		均しコンクリート		基礎砕石	基面整正	伸縮目地	止水板	足場工
		壁高1 H1 m	壁高2 H2 m	平均壁高 H=(H1+H2)/2 m	底版幅 W=5.0 m	部材厚 t=0.80 m	底版 A=W*t m2	縦壁 B=(H-t)*t m2	幅 w m2	高さ h m2	面積 a=w*h m2	24-12-40BB (A+B)*L-a*t m3	(H+t)*L-a*2 m2	SD345 D13 t	SD345 D16~D25 t	18-8-25BB (W+0.2)*0.1*L m3	型枠 0.2*L m2	RC-40 t=20cm (W+0.2)*L m2	(W+0.2)*L m2	t=20mm A+(H1-t)*t m2	W=200 H1+W-t/2 m	(H-t)*L*2 掛m2
N6	10.00	3.802	3.703	3.753	5.00	0.80	4.00	2.36			63.60	45.53	1.02	2.06	5.20	2.00	52.00	52.00	6.40	8.40	59.06	
N7	8.00	3.703	3.623	3.663	5.00	0.80	4.00	2.29			50.32	35.70	0.78	1.66	4.16	1.60	41.60	41.60	6.32	8.30	45.81	
N8	7.33	3.623	3.550	3.587	5.00	0.80	4.00	2.23			45.67	32.16	0.72	1.56	3.81	1.47	38.12	38.12	6.26	8.22	40.86	
SE		3.910	3.910	3.910	5.00	0.80					46.89	66.82	0.80	0.75	3.12	1.20	31.20	31.20	6.49	8.51	57.22	
SW1	8.40	3.180	3.180	3.180	5.00	0.80	4.00	1.90			49.56	33.43	0.70	0.71	4.37	1.68	43.68	43.68	5.90	7.78	39.98	
SW2	5.40	3.180	3.180	3.180	5.00	0.80	4.00	1.90			31.86	21.49	0.83	0.87	2.81	1.08	28.08	28.08	5.90	7.78	25.70	
SW3	8.40	3.180	3.180	3.180	5.00	0.80	4.00	1.90			49.56	33.43	0.70	0.71	4.37	1.68	43.68	43.68	5.90	7.78	39.98	
NW		3.550	3.550	3.550	5.00	0.80					43.90	58.19	0.32	1.01	3.19	1.23	31.94	31.94	6.20	8.15	48.36	
NE1	8.40	4.300	4.300	4.300	5.00	0.80	4.00	2.80			57.12	42.84	0.84	0.82	4.37	1.68	43.68	43.68	6.80	8.90	58.80	
NE2	5.90	4.300	4.300	4.300	5.00	0.80	4.00	2.80	1.00	1.50	38.92	27.09	0.84	0.82	3.07	1.18	30.68	30.68	6.80	8.90	41.30	
NE3	8.40	4.300	4.300	4.300	5.00	0.80	4.00	2.80			57.12	42.84	0.84	0.82	4.37	1.68	43.68	43.68	6.80	8.90	58.80	
合計											1794.68	1327.75	28.10	53.40	146.51	56.35	1465.01	1465.01	203.77	267.51	1691.17	

断面図  
3-3

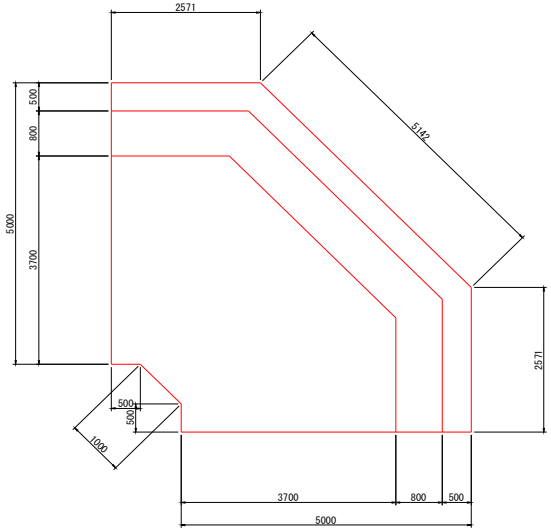
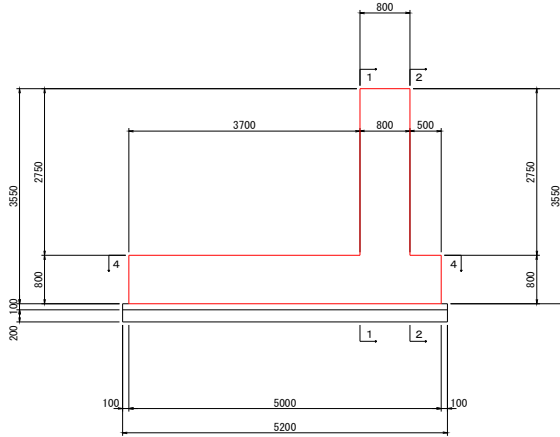


名称	計算式	単位	数量
コンクリート	底版 $30.00 \times 0.80$	= 24.00	
	縦壁 $7.36 \times 3.11$	= 22.89	
		= 46.89	m <sup>3</sup> 46.89
型枠	底版 $5.50 \times 0.80 \times 2 + 0.50 \times 0.80 \times 2$	= 9.60	
	縦壁 $3.11 \times 5.00 \times 2 + 3.11 \times 4.20 \times 2$	= 57.22	
		= 66.82	m <sup>2</sup> 66.82
均しコンクリート	底版 $31.2 \times 0.10$	= 3.12	m <sup>3</sup> 3.12
均しコン型枠	$5.60 \times 0.10 \times 2 + 0.40 \times 0.10 \times 2$	= 1.20	m <sup>2</sup> 1.20
基礎砕石 (RC-40,20cm)	31.2(CAD求積)	= 31.20	m <sup>2</sup> 31.20
基面整正	31.2(CAD求積)	= 31.20	m <sup>2</sup> 31.20
伸縮目地 (t=20mm)	$5.00 \times 0.80 + 0.80 \times 3.11$	= 6.49	m <sup>2</sup> 6.49
止水板	$3.11 + 5.00 + 0.80 / 2$	= 8.51	m 8.51
足場工 枠組足場	$5.00 \times 3.11 \times 2 + 4.20 \times 3.11 \times 2$	= 57.22	掛m <sup>2</sup> 57.22

材料計算書

逆T擁壁  
NW

1箇所当たり



名称	計算式	単位	数量
コンクリート	底版 $30.71 \times 0.80$ = 24.57		
	縦壁 $7.03 \times 2.75$ = 19.33		
	= 43.90	m <sup>3</sup>	43.90
型枠	底版 $(2.571 \times 2 + 5.142) \times 0.80 + (0.50 \times 2 + 1.00) \times 0.80$ = 9.83		
	縦壁 $(2.364 \times 2 + 4.728) \times 2.75 + (2.033 \times 2 + 4.065) \times 2.75$ = 48.36		
	= 58.19	m <sup>2</sup>	58.19
均しコンクリート	底版 $31.94 \times 0.10$ = 3.19	m <sup>3</sup>	3.19
均しコン型枠	$(2.612 \times 2 + 5.225) \times 0.10 + (0.459 \times 2 + 0.917) \times 0.10$ = 1.23	m <sup>2</sup>	1.23
基礎碎石 (RC-40,20cm)	31.94(CAD求積) = 31.94	m <sup>2</sup>	31.94
基面整正	31.94(CAD求積) = 31.94	m <sup>2</sup>	31.94
伸縮目地 (t=20mm)	$5.00 \times 0.80 + 0.80 \times 2.75$ = 6.20	m <sup>2</sup>	6.20
止水板	$2.75 + 5.00 + 0.80 / 2$ = 8.15	m	8.15
足場工 枠組足場	$(2.364 \times 2 + 4.728) \times 2.75 + (2.033 \times 2 + 4.065) \times 2.75$ = 48.36	掛m <sup>2</sup>	48.36



底版工 数量計算書			
工 種	計 算 式		数 量
底 版 工	底版コンクリート (t=80cm)		
	平面図より	= 3,790.0 m <sup>2</sup>	3,790 m <sup>2</sup>
	3790*0.8	= 3,032.0 m <sup>3</sup>	3,032 m <sup>3</sup>
	鉄筋金網 D13 250*250		
	調整池構造図より	= 0.8 t/100m <sup>2</sup>	
	3790m <sup>2</sup> *0.008t/m <sup>2</sup>	= 30.32 t	
	30.32t*1.03(ロス分)	= 31.23 t	31.23 t
	不陸整正		
		= 3,790.0 m <sup>2</sup>	3,790 m <sup>2</sup>
	基礎碎石 RC-40 t=10cm		
		= 3,790.0 m <sup>2</sup>	3,790 m <sup>2</sup>
	止水板・目地板		
	南北方向 起点側から		
	39.3 + 45.4 + 46.2 + 46.9 + 47.6 +		
	48.4 + 48.7 + 40.0	= 362.5 m	
	東西方向 北から		
	77.0 + 82.6 + 82.6 + 73.6		
		= 315.8 m	
	外周		
		= 258.6 m	
	止水板 計	= 936.90 m	937 m
	目地板 936.9m*0.8m	= 749.52 m <sup>2</sup>	750 m <sup>2</sup>
	暗渠排水工(φ200) 南北方向 起点側から		
	37.4 + 43.4 + 44.2 + 44.9 + 45.6 +		
	46.4 + 46.9 + 46.9	= 355.7 m	
	東西方向 北から		
	82.0 + 82.6 + 82.6 + 82.6 + 73.6		
		= 403.4 m	
	合計	= 759.1 m	759 m
	床掘 759.1m*0.2	= 151.8 m <sup>3</sup>	150 m <sup>3</sup>
	碎石埋戻 759.1m*0.16	= 121.5 m <sup>3</sup>	120 m <sup>3</sup>
	T字継手 8+31*2	= 70 個	70 個



# 荒堰分土工 数量計算書

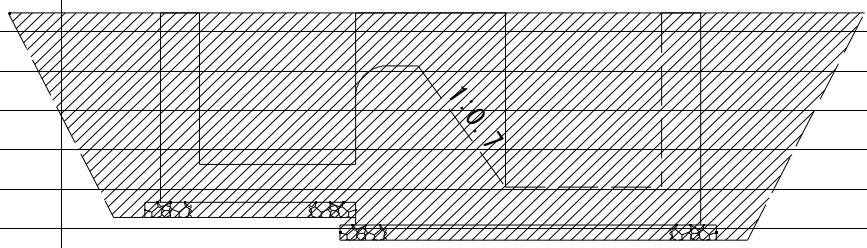
1 基 当 り

名 称		数 量 計 算		単 位	数 量	
コンクリート 24-12-40BB	右側	$(1.35 \times 1.50 - 1.10 \times 1.25) \times 5.50$	=	3.575		
	左側壁部	$1.90 \times 0.25 \times 3.40 + 1.90 \times 0.25 \times 3.50$	=	3.278		
	越流部	$(0.30 \times (3.40 + 3.50) / 2 + (0.40 + 1.10) / 2 \times 1.00) \times 5.00$	=	8.925		
	1/4円形部	$-((0.40 \times 0.40 - 0.40^2 \times 3.14 / 4) / 4) \times 5.00$	=	-0.043		
	合計		=	15.735	m3	16
型 枠	右側	$(1.50 + 1.25) \times 5.50$	=	15.13		
	左側壁部外	$1.90 \times 3.40 + 1.90 \times 3.50 + (1.60 + 0.45 + 1.20) \times 0.25 \times 2$	=	14.74		
	左側壁部内	$(1.60 + 1.57) / 2 \times 2.30 + (1.57 + 0.57) / 2 \times 0.70 + 0.57 \times 0.40$				
		$+ (0.40 \times 0.40 - 0.4^2 \times 3.14 / 4) / 4$	=	4.63		
		$(1.60 + 1.57) / 2 \times 2.40 + (1.57 + 0.57) / 2 \times 0.70 + 0.57 \times 0.40$				
		$+ (0.40 \times 0.40 - 0.4^2 \times 3.14 / 4) / 4$	=	4.79		
	越流部	$(1.221 + 0.42 + 0.43) \times 5.00$	=	10.36		
		計	=	49.65	m2	50
	1/4円形部	$(0.40 \times 3.14 / 4) \times 5.00$	=	1.57		
		計	=	1.57	m2	2
基礎砕石 RC-40 t=10cm		$1.45 \times 5.50 + (3.50 + 3.60) / 2 \times 5.50$	=	27.5	m2	28
鉄 筋	SD345 D13	別紙構造図より 266.000 kg	=	0.27	t	0.27
	SD345 D16	別紙構造図より 429.000 kg	=	0.43	t	0.43
基面整正		$1.45 \times 5.50 + (3.50 + 3.60) / 2 \times 5.50$	=	27.5	m2	28
床掘		$10.6 \times 1.35$	=	14.3	m3	14
埋戻		$0.9 \times 1.35 \times 2$	=	2.4	m3	2
止水版	B=200	$5.0 + 0.15 \times 2$	=	5.3	m	5
伸縮目地 t=10mm		$0.30 \times 5.0 + 0.25 \times 1.90 \times 2$	=	2.5	m2	3
E-E断面図		E-E断面図				



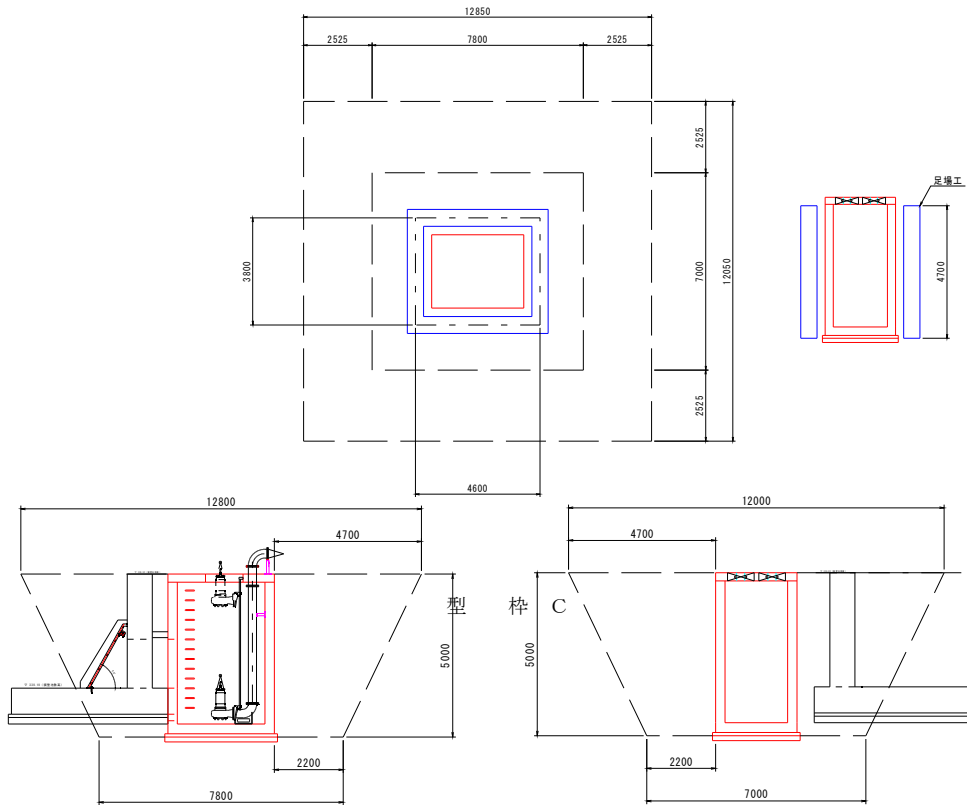
# 錨堰分土工 数量計算書

1 基 当 り

名 称		数 量 計 算	=	数 量	単 位	数 量
コンクリート 24-12-40BB	左側	$(1.25 \times 1.25 - 1.00 \times 1.00) \times 5.50$	=	3.094		
	右側壁部	$1.40 \times 0.25 \times (2.21 + 1.71)$	=	1.372		
	越流部	$(0.25 \times (2.21 + 1.71) / 2 + (0.40 + 0.96) / 2 \times 0.80 + 0.25 \times 1.15) \times 5.00$	=	6.608		
	1/4円形部	$-((0.40 \times 0.40 - 0.40^2 \times 3.14 / 4) / 4) \times 5.00$	=	-0.043		
	合計		=	11.031	m3	11
型 枠	左側	$(1.25 + 1.00) \times 5.50$	=	12.38		
	右側壁部外	$(1.40 \times 2.21 - 1.15 \times 1.00) + 1.15 \times 0.25 \times 2$				
		$+ 1.40 \times 1.71 + (0.15 + 1.00) \times 0.25 \times 2 + 1.40 \times 5.50$	=	13.19		
	右側壁部内	$(1.15 + 0.35) / 2 \times 0.56 + 0.35 \times 0.40 + (0.40 \times 0.40 - 0.40^2 \times 3.14 / 4) / 4$	=	0.57		
		$1.15 \times 0.50 + (1.15 + 0.35) / 2 \times 0.56$				
		$+ 0.35 \times 0.40 + (0.40 \times 0.40 - 0.40^2 \times 3.14 / 4) / 4$	=	1.14		
	越流部	$(0.977 + 0.15 + 0.45 + 1.15) \times 5.00$	=	13.64		
		合計		40.92	m2	41
1/4円形部	$(0.40 \times 3.14 / 4) \times 5.00$	=	1.57			
	合計	=	1.57	m2	2	
基礎砕石 RC-40 t=10cm		$1.35 \times 5.50 + (2.41 + 1.91) / 2 \times 5.50$	=	19.3	m2	19
鉄 筋	SD345 D13	別紙構造図より 284.000 kg	=	0.28	t	0.28
基面整正		$1.35 \times 5.50 + (2.41 + 1.91) / 2 \times 5.50$	=	19.3	m2	19
床掘		$6.9 \times 5.50$	=	38.0	m3	38
埋戻		$0.9 \times 5.50 + 1.0 \times 5.50$	=	10.5	m3	11
伸縮目地 t=10mm		$(0.25 \times 1.60 + 0.25 \times 1.00 \times 2) \times 2$	=	1.8	m2	2
						
						

# ポンプ室 土工数量計算書

1 箇所 当り



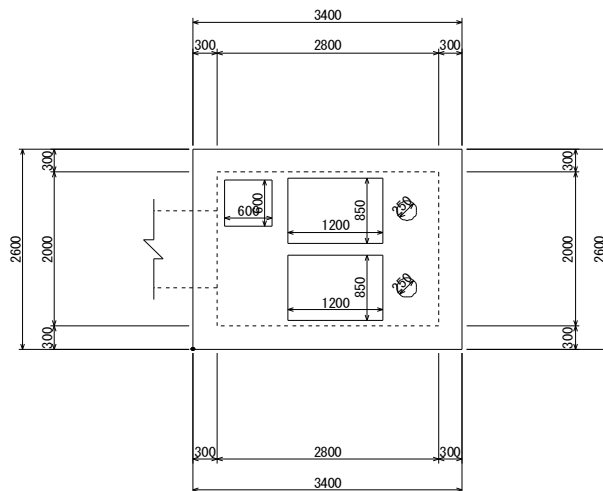
名称	数量計算		単位	数量
床掘	$V = (S1 + S2 + \sqrt{S1 \times S2}) / 3 \times H$ ※角錐台 S1・・・上面の面積 S2・・・下面の面積 H・・・高さ = 5 m			
	$S1 =$	$7.80 \times 7.00 = 54.60$		
	$S2 =$	$12.80 \times 12.00 = 153.60$		
	$\underline{S} = \sqrt{($	$54.60 \times 153.60)$	$= 91.58$	
	$V = \{S1 + S2 + \sqrt{S1 \times S2}\} / 3 \times H$	$= \{54.60 + 153.60 + \sqrt{54.60 \times 153.60}\} / 3 \times 5.00$	$= 499.630$	$m^3$ 499.6
埋戻	$A = (W1 + W2) / 2 \times H$ $= (2.20 + 4.70) / 2 \times 5.00$ $= 17.25$ $L = (L1 + L2)$ $= 7.00 + 7.80$ $= 14.80$ $V = A \times L$ $= 17.25 \times 14.80$ $= 255.30$			
			$= 255.300$	$m^3$ 255.3
枠組足場	$L = (L1 + L2) \times 2$ $= (3.80 + 4.60) \times 2$ $= 16.80$ $A = L \times H$ $= 16.80 \times 4.70$ $= 78.96$			
			$= 78.960$	掛 $m^2$ 79.0

## 1章 ポンプ室躯体 数量計算書

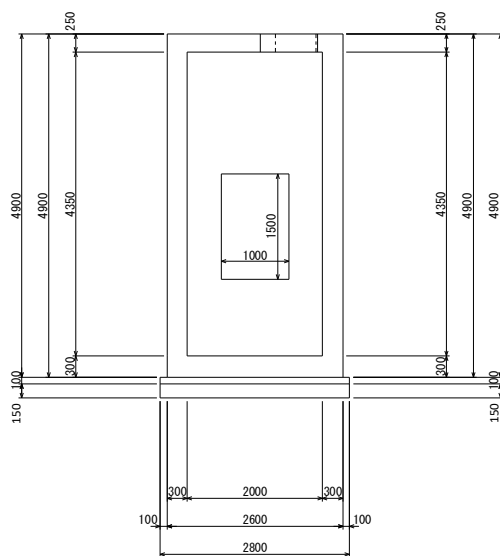
項目	種別	単位	算出数量	設計数量	
コンクリート体積	頂版	m <sup>3</sup>	1.585		
	側壁	〃	13.644		
	底板	〃	2.652		
	合計	24-12-40BB	〃	17.881	18
型枠面積	頂版	m <sup>2</sup>	9.145		
	側壁	〃	92.46		
	底板	〃	3.6		
	合計	型枠	〃	105.205	105
鉄筋(SD345)	D6 ~D13	D13	t	0.271	0.27
	D16~D25	D19	〃	0.753	0.75
	合計	〃	〃	1.024	
均しコンクリート	18-8-25BB	m <sup>3</sup>	1.01	1	
均しコン型枠		m <sup>2</sup>	1.28	1	
基礎砕石	RC-40 t=15cm	m <sup>2</sup>	10.08	10	
基面整正		m <sup>2</sup>	10.08	10	
グレーチング蓋	600×600 T-6	枚	1	1	
普通目	1200×850 T-6(2分割タイプ)	枚	2	2	
足掛金具	298mm φ12.7	個	13	13	
ボックスカルパート	B1000×H1500	m	0.5	0.5	
床掘		m <sup>3</sup>	499.6	500	
埋戻		m <sup>3</sup>	255.3	260	
柱組足場		掛m <sup>2</sup>	79.0	80	
スクリーン(B1400×H2200)	取付角60°	式		1	

## 2章 躯体寸法

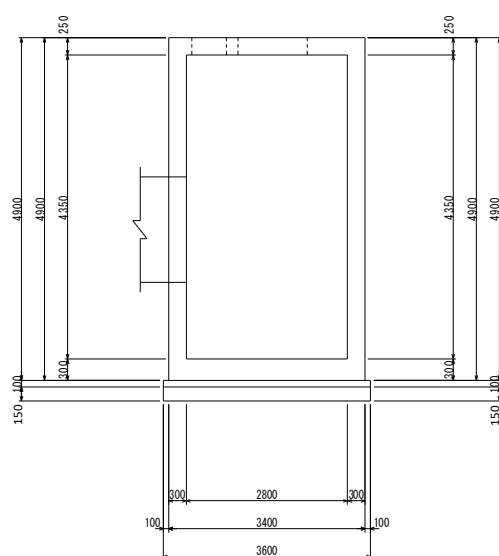
【平面図】



【縦断面図】

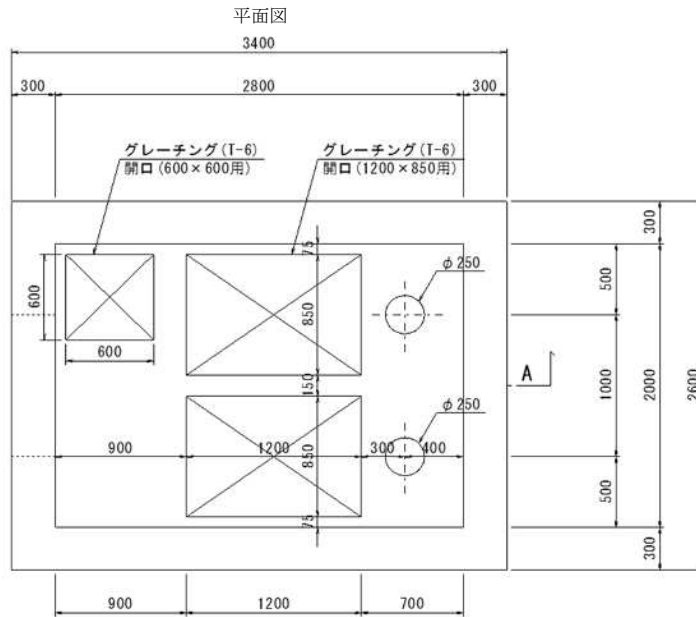


【横断面図】



### 3章 ポンプ室 数量算出

#### 3.1 頂版



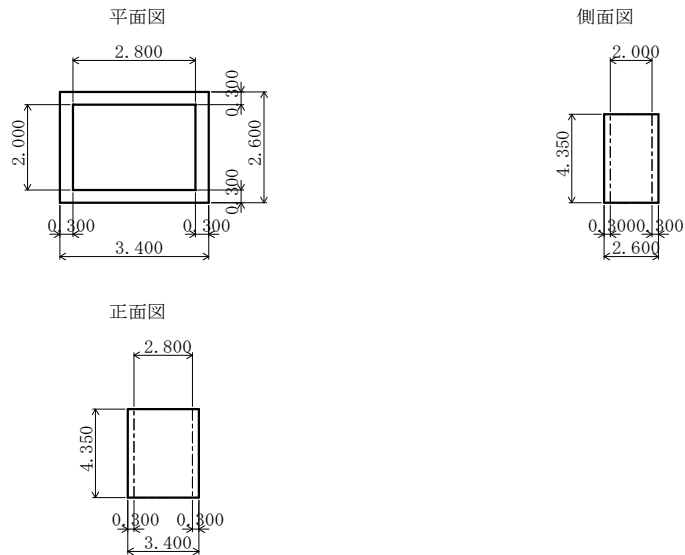
#### ■□■ 型枠面積 ■□■

下面面積  $S1 = W1 * W2 = 2.800 * 2.000 = 5.600m^2$   
 前後壁面積  $S2 = W1 * H * 2 = 3.400 * 0.250 * 2 = 1.700m^2$   
 左右壁面積  $S3 = W2 * H * 2 = 2.600 * 0.250 * 2 = 1.300m^2$   
 開口1後面  $S4 = 幅_1 * H * 2 = 0.600 * 0.250 * 2 = 0.300m^2$   
 開口1左右面  $S5 = 高_1 * H * 2 = 0.600 * 0.250 * 2 = 0.300m^2$   
 開口1下面  $S6 = 幅_1 * 高_1 = 0.600 * 0.600 = 0.360m^2$   
 開口2後面  $S7 = 幅_2 * H * 2 = 1.200 * 0.250 * 2 = 0.600m^2$   
 開口2左右面  $S8 = 高_2 * H * 2 = 0.850 * 0.250 * 2 = 0.425m^2$   
 開口2下面  $S9 = 幅_2 * 高_2 = 1.200 * 0.850 = 1.020m^2$   
 開口3後面  $S10 = 幅_3 * H * 2 = 1.200 * 0.250 * 2 = 0.600m^2$   
 開口3左右面  $S11 = 高_3 * H * 2 = 0.850 * 0.250 * 2 = 0.425m^2$   
 開口3下面  $S12 = 幅_3 * 高_3 = 1.200 * 0.850 = 1.020m^2$   
 開口4側面積  $S13 = \pi * 幅_4 * H = \pi * 0.250 * 0.250 = 0.196m^2$   
 開口4下面  $S14 = \pi * (幅_4/2)^2 = \pi * 0.125^2 = 0.049m^2$   
 開口5側面積  $S15 = \pi * 幅_5 * H = \pi * 0.250 * 0.250 = 0.196m^2$   
 開口5下面  $S16 = \pi * (幅_5/2)^2 = \pi * 0.125^2 = 0.049m^2$   
 型枠面積 (Sb) =  $S1 + S2 + S3 + S4 + S5 - S6 + S7 + S8 - S9$   
 $+ S10 + S11 - S12 + S13 - S14 + S15 - S16$   
 $= 5.600 + 1.700 + 1.300 + 0.300 + 0.300 - 0.360 + 0.600 + 0.425 - 1.020$   
 $+ 0.600 + 0.425 - 1.020 + 0.196 - 0.049 + 0.196 - 0.049$   
 $= 9.145m^2$

#### ■□■ コンクリート体積 ■□■

頂版体積  $V1 = W1 * W2 * H = 3.400 * 2.600 * 0.250 = 2.210m^3$   
 開口1  $V2 = 幅_1 * 高_1 * H = 0.600 * 0.600 * 0.250 = 0.090m^3$   
 開口2  $V3 = 幅_2 * 高_2 * H = 1.200 * 0.850 * 0.250 = 0.255m^3$   
 開口3  $V4 = 幅_3 * 高_3 * H = 1.200 * 0.850 * 0.250 = 0.255m^3$   
 開口4  $V5 = \pi * (幅_4/2)^2 * H = \pi * 0.125^2 * 0.250 = 0.012m^3$   
 開口5  $V6 = \pi * (幅_5/2)^2 * H = \pi * 0.125^2 * 0.250 = 0.012m^3$   
 コンクリート体積 (Vb) =  $V1 - V2 - V3 - V4 - V5 - V6$   
 $= 2.210 - 0.090 - 0.255 - 0.255 - 0.012 - 0.012$   
 $= 1.585m^3$

### 3.2 側壁



#### ■□■ 型枠面積 ■□■

$$\text{前後壁外側 } S1 = W1 * H * 2 = 3.400 * 4.350 * 2 = 29.580\text{m}^2$$

$$\text{左右壁外側 } S2 = W2 * H * 2 = 2.600 * 4.350 * 2 = 22.620\text{m}^2$$

$$\text{前後壁内側 } S3 = W1' * H * 2 = 2.800 * 4.350 * 2 = 24.360\text{m}^2$$

$$\text{左右壁内側 } S4 = W2' * H * 2 = 2.000 * 4.350 * 2 = 17.400\text{m}^2$$

$$\text{型枠面積}(Sb) = S1 + S2 + S3 + S4 = 29.580 + 22.620 + 24.360 + 17.400 = 93.960\text{m}^2$$

#### ■□■ コンクリート体積 ■□■

$$\text{前後壁体積 2箇所 } V1 = W1 * H * T1 * 2 = 3.400 * 4.350 * 0.300 * 2 = 8.874\text{m}^3$$

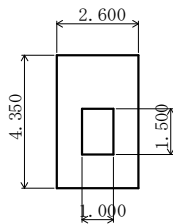
$$\text{左右壁体積 2箇所 } V2 = W2 * H * T2 * 2 = 2.600 * 4.350 * 0.300 * 2 = 6.786\text{m}^3$$

$$\text{重複部分 4箇所 } V3 = T1 * T2 * H * 4 = 0.300 * 0.300 * 4.350 * 4 = 1.566\text{m}^3$$

$$\text{コンクリート体積}(Vb) = V1 + V2 - V3 = 8.874 + 6.786 - 1.566 = 14.094\text{m}^3$$

#### 3.2.1 開口部

開口部 (左壁)



#### ■□■ 型枠面積 ■□■

$$\text{開口3 両面面積 } S1 = \text{幅}_3 * \text{高}_3 * 2 = 1.000 * 1.500 * 2 = 3.000\text{m}^2$$

$$\text{開口3 上下面 } S2 = \text{幅}_3 * \text{左右壁厚} * 2 = 1.000 * 0.300 * 2 = 0.600\text{m}^2$$

$$\text{開口3 左右面 } S3 = \text{高}_3 * \text{左右壁厚} * 2 = 1.500 * 0.300 * 2 = 0.900\text{m}^2$$

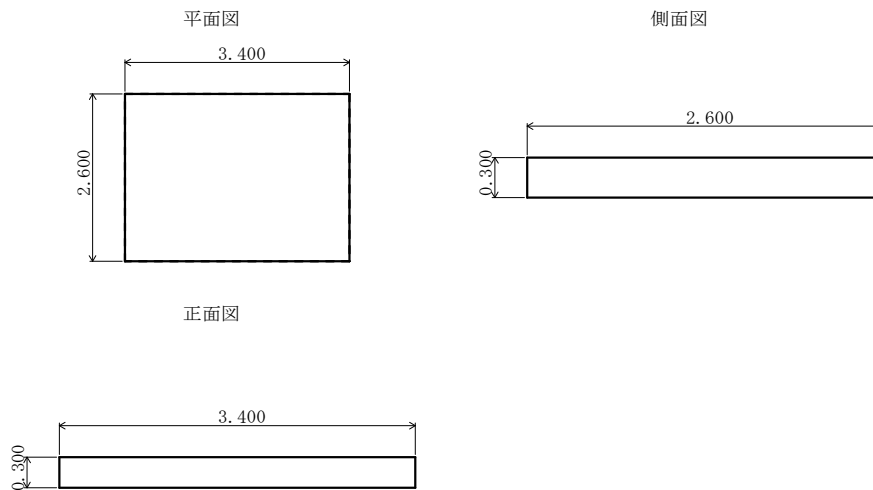
$$\text{型枠面積}(Sb) = - S1 + S2 + S3 = - 3.000 + 0.600 + 0.900 = - 1.500\text{m}^2$$

#### ■□■ コンクリート体積 ■□■

$$\text{開口3 } V1 = \text{幅}_3 * \text{高}_3 * \text{左右壁厚} = 1.000 * 1.500 * 0.300 = 0.450\text{m}^3$$

$$\text{コンクリート体積}(Vb) = - V1 = - 0.450\text{m}^3$$

### 3.3 底版



#### ■□■ 型枠面積 ■□■

前後壁面積  $S1 = W1 * H * 2 = 3.400 * 0.300 * 2 = 2.040m^2$

左右壁面積  $S2 = W2 * H * 2 = 2.600 * 0.300 * 2 = 1.560m^2$

型枠面積 (Sb) =  $S1 + S2 = 2.040 + 1.560 = 3.600m^2$

#### ■□■ コンクリート体積 ■□■

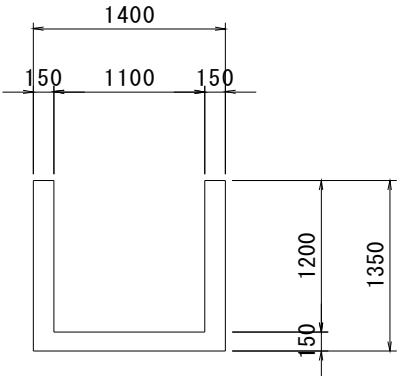
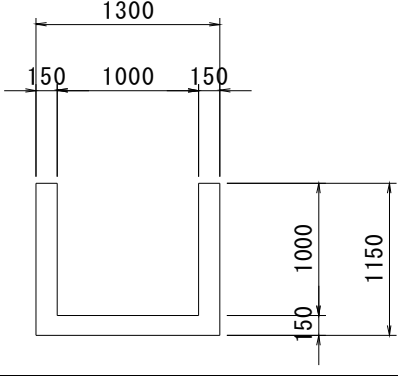
底版体積  $V1 = W1 * W2 * H = 3.400 * 2.600 * 0.300 = 2.652m^3$

コンクリート体積 (Vb) =  $V1 = 2.652m^3$

### 3.4 その他

均しコン	$3.60 * 2.80 * 0.10 = 1.01 m^3$	
均しコン型枠	$(3.60 * 2 + 2.80 * 2) * 0.10 = 1.28 m^2$	
基礎碎石	$3.60 * 2.80 = 10.08 m^2$	
基面整正	$3.60 * 2.80 = 10.08 m^2$	
グレーチング蓋 普通目	600×600 T-6	1 枚
	1200×850 T-6 (2分割タイプ)	2 枚
足掛金具 298mm φ12.7		13 個
ボックスカルバート (B1000×H1500)		0.5 m
スタリール (B1400×H2200) 取付角60°		4 式

構造物取壊し工 数量計算書

整理番号	1	荒堰	
構造物の名称	U-B1100×H1200	種別	鉄筋コンクリート
形状寸法図  <p style="text-align: center;">L=7+4=11m</p>			
取壊体積	6.27 m <sup>3</sup>		
算式	1.40*1.35-1.10*1.20=0.570		
	0.570*11.0=6.270		
整理番号	2	NO.105~NO.107+8.2 右	
構造物の名称	U-B1000×H1000	種別	鉄筋コンクリート
形状寸法図  <p style="text-align: center;">L=7+4=11m</p>			
取壊体積	5.45 m <sup>3</sup>		
算式	1.30*1.15-1.00*1.00=0.495		
	0.495*11.0=5.445		
整理番号	3		
構造物の名称		種別	
形状寸法図 			
取壊体積	m <sup>3</sup>		
算式			