

数量集計表2 北側調整池 場所打擁壁工												1式当り
名 称		規 格	単位	7ブロック	8ブロック	9ブロック	10ブロック	11ブロック	12ブロック	合計	摘 要	
コンクリート		24-12-25BB W/C 55%以下	m ³	52.0	82.3	118.4	115.4	69.4	77.2	515		
後打ちコンクリート		18-8-25BB	m ³	—	—	—	#REF!	—	—	#REF!		
型枠		鉄筋型枠	m ²	110.0	168.9	245.6	253.8	153.7	175.6	1108		
後打ち型枠		一般型枠	m ²	—	—	—	#REF!	—	—	#REF!		
均しコンクリート		18-8-25BB	m ³	3.9	6.3	8.6	8.2	4.9	5.3	37	t=100 V=1m3	
均しコン型枠		一般型枠	m ²	2.4	3.6	4.8	4.4	2.9	3.1	21		
基礎材		RC-40	m ²	39.0	62.6	85.8	82.2	49.0	52.5	371		
		〃	m ³	7.8	12.5	17.2	16.4	9.8	10.5	74		
鉄 筋	D29～D32	SD345	t	1.17	1.88	2.84	2.45	1.63	1.57	12		
	D16～D25	〃	〃	3.10	4.45	6.77	7.29	4.19	4.56	30		
	D13	〃	〃	0.54	1.22	1.75	1.78	1.00	1.10	7		
	合計	SD345	t	4.81	7.56	11.36	11.51	6.82	7.23	49		
裏込材(上部)		C-30	m ³	2.0	—	—	10.8	8.9	9.9	32		
裏込材(下部)				7.2	13.8	27.0	11.6	10.2	11.6	81		
水抜きパイプ		VP φ 100	m	9.5	12.5	18.5	14.0	11.5	13.0	79	逆流防止弁付き	
吸出し防止材		300×300×30	枚	19.0	25.0	37.0	28.0	23.0	26.0	158		
止水コンクリート		18-8-25BB W/C60%以下	m	10.0	15.9	20.7	16.0	11.9	13.5	88		
		コンクリート	m ³	0.2	0.3	0.4	0.3	0.2	0.3			
		一般型枠	m ²	0.5	0.8	1.0	0.8	0.6	0.7			
基面整正			m ²	39.0	62.6	85.8	82.2	49.0	52.5			
伸縮目地		瀝青繊維質板 t=20	m ²	5.2	5.2	5.8	—	5.8	5.7	28	10ブロックから 施工する	
足場		手摺先行型枠組足場	掛m ²	93	144	216	193	133	154	933	H≦30m	

7ブロック

底版厚 B1 =	4.800 m					
堅壁厚 B2 =	0.500 m	堅壁前面	L1 =	10.000 +	+	= 10.000 m
底版 H1 =	0.600 m	堅壁背面	L2 =	10.000 +	+	= 10.000 m
堅壁 H2 =	5.700 m	底版前面	L3 =	10.000 +	+	= 10.000 m
H3 =	5.700 m	底版背面	L4 =	10.000 +	+	= 10.000 m
切欠 H4 =	1.150 m	切欠前面	L5 =	9.200 m		
		切欠背面	L6 =	9.200 m		

コンクリート (24-12-25BB) W/C=55%以下

堅壁	$0.50 \times 5.70 \times (10.00 + 10.00) \times 1/2$	=	28.5 m ³
切欠	$-0.50 \times 1.15 \times (9.20 + 9.20) \times 1/2$	=	-5.3 m ³
底版	$4.80 \times 0.60 \times (10.00 + 10.00) \times 1/2$	=	28.8 "
<hr/>			
ΣV	=		52.0 m ³

型枠 (鉄筋型枠)

側壁	$5.70 \times (10.00 + 10.00)$	=	114.0 m ²
"	5.70×0.50	=	2.9 "
切欠	$-1.15 \times (9.20 + 9.20)$	=	-21.2 "
"	-0.50×1.15	=	-0.6 "
底版	$0.60 \times (10.00 + 10.00)$	=	12.0 "
"	0.60×4.80	=	2.9 "
<hr/>			
ΣA	=		110.0 m ²

均しコンクリート (18-8-25BB)

A =	$3.90 \times (10.00 + 10.00) \times 1/2$	=	39.0 m ²
V =	39.0×0.10	=	3.9 m ³

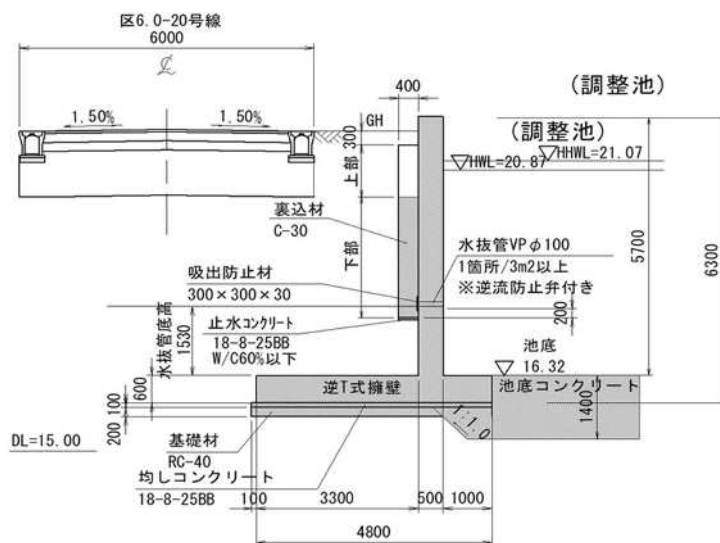
均しコン型枠

A =	$0.10 \times (3.90 + 10.00 + 10.00)$	=	2.4 m ²
-----	--------------------------------------	---	--------------------

基礎材 (RC-40)

均しコンクリートより	A =		39.0 m ²
V =	39.0×0.20	=	7.8 m ³

鉄筋 (SD345)



D29 ~ D32

D32 = 1170 kg

D29 = — //

w1 = 1170 kg

D16 ~ D25

D25 = 1602 kg

D22 = — //

D19 = — //

D16 = 1502 //

w2 = 3104 kg

D13 = 536 kg

Σ W = 4810 kg

裏込材 (C-30) ※埋戻し高さ= 19.44-16.32= 3.12 m

上部 A1 (5.70-0.30-0.30-3.12)×0.80 +A2(4.55-1.06-3.12)×9.20 = 5.0 m²

下部 A1 (5.70-0.30-0.30-1.53+0.2)×0.80 +A2(4.55-1.06-1.53+0.2)×9.20 -5.00 = 17.9 m²

上部 V1 = 5.00×0.40 = 2.0 m³

下部 V2 = 17.90×0.40 = 7.2 m³

全体 ΣV = 2.00+7.20 (ΣV=V1+V2) = 9.2 m³

水抜きパイプ (VP φ 100) N= 19 本 (擁壁面積3m²/本)

逆流防止弁付き

L = 19.00×0.50 = 9.5 m

吸出し防止材 (300×300×30)

N= = 19.0 枚

A= 0.30×0.30×19 = 1.7 m²

止水コンクリート(18-8-25BB W/C60%以下)

L = 0.80+9.20 = 10.0 m

伸縮目地 (瀝青繊維質板 t=20)

側壁 4.55×0.50 = 2.3 m²

底版 0.60×4.80 = 2.9 //

Σ A = 5.2 m²

足場 (手摺先行型枠組足場)

A = 5.70×(0.80+0.80)+4.55×(9.20+ 9.20) = 93 掛m²

8ブロック

底版厚 B1 =	4.800 m				
堅壁厚 B2 =	0.500 m	堅壁前面 L1 =	7.914 + 7.914 +	=	15.828 m
底版 H1 =	0.600 m	堅壁背面 L2 =	7.953 + 7.953 +	=	15.906 m
堅壁 H2 =	4.550 m	底版前面 L3 =	7.836 + 7.836 +	=	15.672 m
H3 =	4.550 m	底版背面 L4 =	8.211 + 8.212 +	=	16.423 m

コンクリート (24-12-25BB) W/C=55%以下

堅壁	$0.50 \times 4.55 \times (15.83 + 15.91) \times 1/2$	=	36.1 m ³
底版	$4.80 \times 0.60 \times (15.67 + 16.42) \times 1/2$	=	46.2 "
		<hr/>	
ΣV	=		82.3 m ³

型枠 (鉄筋型枠)

側壁	$4.55 \times (15.83 + 15.91)$	=	144.4 m ²
"	4.55×0.50	=	2.3 "
底版	$0.60 \times (15.67 + 16.42)$	=	19.3 m ²
"	0.60×4.80	=	2.9 "
		<hr/>	
ΣA	=		168.9 m ²

均しコンクリート (18-8-25BB)

$A = 3.90 \times (15.67 + 16.42) \times 1/2$	=	62.6 m ²
$V = 62.6 \times 0.10$	=	6.3 m ³

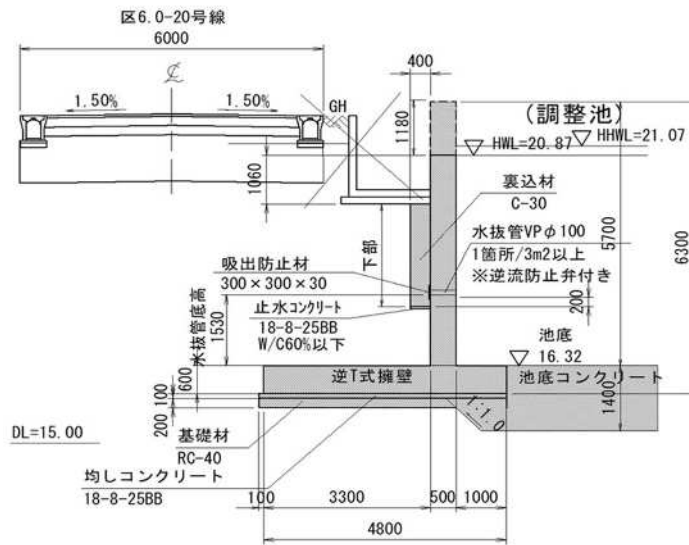
均しコン型枠

$A = 0.10 \times (3.90 + 15.67 + 16.42)$	=	3.6 m ²
--	---	--------------------

基礎材 (RC-40)

均しコンクリートより	$A =$	62.6 m ²
$V = 62.6 \times 0.20$	=	12.5 m ³

鉄筋 (SD345)



D29 ~ D32

D32 = 1883 kg

D29 = — //

w1 = 1883 kg

D16 ~ D25

D25 = 2527 kg

D22 = — //

D19 = — //

D16 = 1924 //

w2 = 4451 kg

D13 = 1224 kg

Σ W = 7558 kg

裏込材 (C-30) ※埋戻し高さ= 19.44-16.32= 3.12 m

下部 A= (4.55-1.06-1.53+0.2)×15.91 = 34.4 m²

V = 34.40×0.40 = 13.8 m³

水抜きパイプ (VP φ 100) N= 25 本 (擁壁面積3m²/本)
逆流防止弁付き

L = 25.00×0.50 = 12.5 m

吸出し防止材 (300×300×30)

N= = 25.0 枚

A= 0.30×0.30×25 = 2.3 m²

止水コンクリート(18-8-25BB W/C60%以下)

L = 15.91 = 15.9 m

伸縮目地 (瀝青繊維質板 t=20)

側壁 4.55×0.50 = 2.3 m²

底版 0.60×4.80 = 2.9 //

Σ A = 5.2 m²

足場 (手摺先行型枠組足場)

A = 4.55×(15.83+ 15.91) = 144 掛m²

9ブロック

底版	B1 =	4.800 m					
堅壁厚	B2 =	0.500 m	堅壁前面	L1 =	7.000 + 8.982 + 4.000 =	19.982 m	
底版	H1 =	0.600 m	堅壁背面	L2 =	6.861 + 9.343 + 4.500 =	20.704 m	
堅壁	H2 =	5.700 m	底版前面	L3 =	7.279 + 8.261 + 3.000 =	18.540 m	
	H3 =	4.550 m	底版背面	L4 =	5.941 + 11.723 + 7.800 =	25.464 m	
切欠	H4 =	1.150 m	切欠前面	L5 =	7.000 m		
			切欠背面	L6 =	6.861 m		

コンクリート (24-12-25BB) W/C=55%以下

堅壁	$0.50 \times 5.70 \times (19.98 + 20.70) \times 1/2$	=	58.0 m ³
切欠	$-0.50 \times 1.15 \times (7.00 + 6.86) \times 1/2$	=	-4.0 m ³
底版	$4.80 \times 0.60 \times (18.54 + 25.46) \times 1/2$	=	63.4 "
ハンチ	$5.70 \times 0.60 \times 0.60 \times 1/2$	=	1.0 "
		<hr/>	
		ΣV	= 118.4 m ³

型枠 (鉄筋型枠)

側壁	$5.70 \times (19.98 + 20.70)$	=	231.9 m ²
"	5.70×0.50	=	2.9 "
切欠	$-1.15 \times (7.00 + 6.86)$	=	-15.9 "
"	-0.50×1.15	=	-0.6 "
底版	$0.60 \times (18.54 + 25.46)$	=	26.4 "
"	0.60×4.80	=	2.9 "
ハンチ	$(0.85 - 0.60 - 0.60) \times 5.70$	=	-2.0 "
		<hr/>	
		ΣA	= 245.6 m ²

均しコンクリート (18-8-25BB)

$A = 3.90 \times (18.54 + 25.46) \times 1/2$	=	85.8 m ²
$V = 85.8 \times 0.10$	=	8.6 m ³

均しコン型枠

$A = 0.10 \times (3.90 + 18.54 + 25.46)$	=	4.8 m ²
--	---	--------------------

基礎材 (RC-40)

均しコンクリートより	$A =$	85.8 m ²
$V = 85.8 \times 0.20$	=	17.2 m ³

区 6. 0-20号線
6000

1.50% FH 1.50% GH

1060

3300 400 1000

500

(調整池)

HWL=20.87 HWL=21.07

裏込材
C-30

水抜管VP φ100
1箇所/3m2以上
※逆流防止弁付き

下部

吸出防止材
300×300×30

止水コンリート
18-8-25BB
W/C60%以下

逆丁式擁壁

池底
▽16.32

池底コンクリート

基礎材
RC-40
均しコンクリート
18-8-25BB

DL=15.00

水抜管底高
1530

200

600

500

4800

100

5700

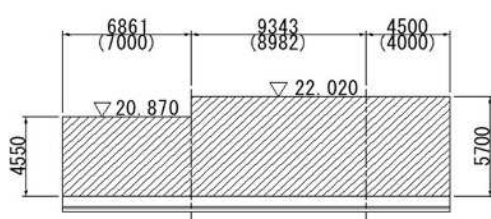
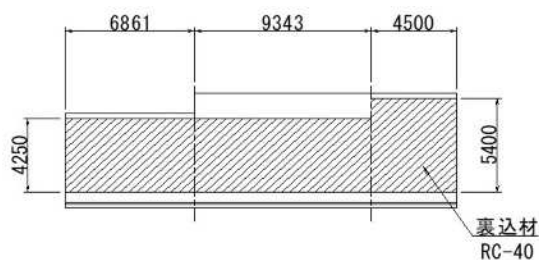
200

100

D29 ~ D32		
D32	=	2842 kg
D29	=	— "
<hr/>		
w1	=	2842 kg
D16 ~ D25		
D25	=	3889 kg
D22	=	— "
D19	=	— "
D16	=	2877 "
<hr/>		
w2	=	6766 kg
D13	=	1754 kg
<hr/>		
Σ W	=	11362 kg

$$V = 67.50 \times 0.40 = 27.0 \text{ m}^3$$

逆流防止弁付き

$$L = 37.00 \times 0.50 = 18.5 \text{ m}$$
$$N = \frac{1}{2} \times 74.0 = 37.0 \text{ 枚}$$
$$L = 6.86 + 9.34 + 4.50 = 20.7 \text{ m}$$
$$\text{側壁} \quad 5.70 \times 0.50 = 2.9 \text{ m}^2$$
$$\Sigma A = 5.8 \text{ m}^2$$
$$A = 5.70 \times (9.34 + 4.50 + 8.98 + 4.00) + 4.55 \times (7.00 + 6.86) = 216 \text{ 掛} \cdot \text{m}^2$$


※()は縦壁前面の寸法を示す。

10ブロック

底版	B1 =	5.800 m					
堅壁厚	B2 =	0.500 m	堅壁前面	L1 =	3.167 +	1.300 +	4.063
底版	H1 =	0.600 m		+	1.300 +	5.050 +	4.493 = 19.373 m
堅壁	H2 =	5.700 m	堅壁背面	L2 =	3.667 +	1.300 +	3.063
	H3 =	5.700 m		+	1.300 +	5.750 +	4.693 = 19.773 m
開口1	H4 =	0.500 m	底版前面	L3 =	11.478 +	3.692 +	= 15.170 m
	B3 =	2.500 m	底版背面	L4 =	13.802 +	6.016 +	= 19.818 m
開口2	H5 =	0.450 m					
	B4 =	3.063 m					

コンクリート (24-12-25BB) W/C=55%以下

堅壁	$0.50 \times 5.70 \times (19.37 + 19.77) \times 1/2$	=	55.8 m ³
開口1	$-0.50 \times 0.50 \times 2.50$	=	-0.6 m ³
開口2	$-0.50 \times 0.45 \times 3.06$	=	-0.7 m ³
底版	$5.80 \times 0.60 \times (15.17 + 19.82) \times 1/2$	=	60.9 "
		<hr/>	
		Σ V	= 115.4 m ³

型枠 (鉄筋型枠)

側壁	$5.70 \times (19.37 + 19.77)$	=	223.1 m ²
"	$5.70 \times 0.50 \times 2$	=	5.7 "
開口1	$-2 \times 0.50 \times 2.50$	=	-2.5 "
"	$0.50 \times (0.50 + 0.50 + 2.50)$	=	1.8 "
開口2	$-2 \times 0.45 \times 3.06$	=	-2.8 "
"	$0.50 \times (0.45 + 0.45)$	=	0.5 "
底版	$0.60 \times (15.17 + 19.82)$	=	21.0 "
"	$0.60 \times 5.80 \times 2$	=	7.0 "
		<hr/>	
		Σ A	= 253.8 m ²

均しコンクリート (18-8-25BB)

A =	$4.70 \times (15.17 + 19.82) \times 1/2$	=	82.2 m ²
V =	82.2×0.10	=	8.2 m ³

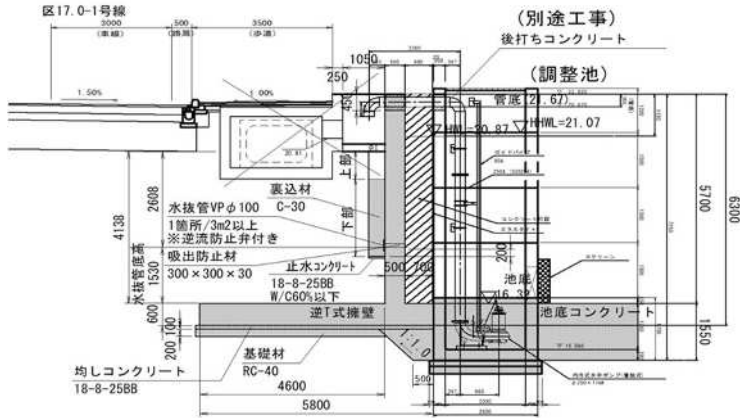
均しコン型枠

A =	$0.10 \times (4.70 + 4.70 + 15.17 + 19.82)$	=	4.4 m ²
-----	---	---	--------------------

基礎材 (RC-40)

均しコンクリートより	A =	82.2 m ²
V =	82.2×0.20	= 16.4 m ³

鉄筋 (SD345)



D29 \sim D32

D32 = 2445 kg

D29 = — //

w1 = 2445 kg

D16 \sim D25

D25 = 4730 kg

D22 = — //

D19 = — //

D16 = 2558 "

$$w_2 = 7288 \text{ kg}$$

D13 = 1777 kg

$$\Sigma W = 11510 \text{ kg}$$

裏込材 (C-30) ※埋戻し高さ= 19.46-16.32= 3.14 m

$$\begin{aligned} \text{上部} &= A_1 (4.14-3.14) \times 3.17 + A_2 (4.14-3.14) \times 3.06 + A_3 ((5.70-0.16+5.70-0.13) \times 0.5-0.30-3.14) \times 5.05 \\ &\quad + A_4 ((5.70-0.13+5.70-0.09) \times 0.5-0.30-3.14) \times 4.69 = 27.0 \text{ m}^2 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} & \text{下部} \quad A1 \ (4.14-1.53+0.2) \times 3.17 \quad + A2 \ (4.14-1.53+0.2) \times 3.06 \\ & \quad + A3 \ ((5.70-0.16+5.70-0.13) \times 0.5-0.30-1.53+0.2) \times 5.05 \\ & \quad + A4 \ ((5.70-0.13+5.70-0.09) \times 0.5-0.30-1.53+0.2) \times 4.69 \quad -27.00 \quad = \quad 28.9 \text{ m}^2 \end{aligned}$$

上部 $V_1 = 27.00 \times 0.40 = 10.8 \text{ m}^3$

下部 $V_2 = 28.90 \times 0.40 = 11.6 \text{ m}^3$

全体 $\Sigma V = 10.80 + 11.60 \quad (\Sigma V = V_1 + V_2) = 22.4 \text{ m}^3$

水抜きパイプ (VP ϕ 100) N= 28 本 (擁壁面積3m²/本)

逆流防止弁付き

$$L = 28.00 \times 0.50 = 14.0 \text{ m}$$

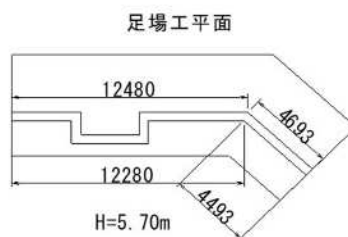
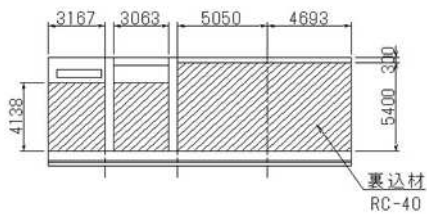
吸出し防止材 (300×300×30)

$$N = \frac{1}{2} \times 56.0 = 28.0 \text{ 枚}$$
$$A = 0.30 \times 0.30 \times 28 = 2.5 \text{ m}^2$$

止水コンクリート(18-8-25BB W/C60%以下)

$$L = 3.17 + 3.06 + 5.05 + 4.69 = 16.0 \text{ m}$$

足場（手摺先行型枠組足場）

$$A = 5.70 \times (12.48 + 12.28 + 4.69 + 4.49) = 193 \text{ 掛m}^2$$


11ブロック

底版	B1 =	4.800 m				
堅壁厚	B2 =	0.500 m	堅壁前面	L1 =	5.106 + 6.348 +	= 11.454 m
底版	H1 =	0.600 m	堅壁背面	L2 =	5.306 + 6.548 +	= 11.854 m
堅壁	H2 =	5.700 m	底版前面	L3 =	4.705 + 5.947 +	= 10.652 m
	H3 =	5.700 m	底版背面	L4 =	6.628 + 7.870 +	= 14.498 m

コンクリート (24-12-25BB) W/C=55%以下

堅壁	$0.50 \times 5.70 \times (11.45 + 11.85) \times 1/2$	=	33.2 m ³
底版	$4.80 \times 0.60 \times (10.65 + 14.50) \times 1/2$	=	36.2 "
		<hr/>	
ΣV	=		69.4 m ³

型枠 (鉄筋型枠)

側壁	$5.70 \times (11.45 + 11.85)$	=	132.8 m ²
"	5.70×0.50	=	2.9 "
底版	$0.60 \times (10.65 + 14.50)$	=	15.1 m ²
"	0.60×4.80	=	2.9 "
		<hr/>	
ΣA	=		153.7 m ²

均しコンクリート (18-8-25BB)

$A = 3.90 \times (10.65 + 14.50) \times 1/2$	=	49.0 m ²
$V = 49.0 \times 0.10$	=	4.9 m ³

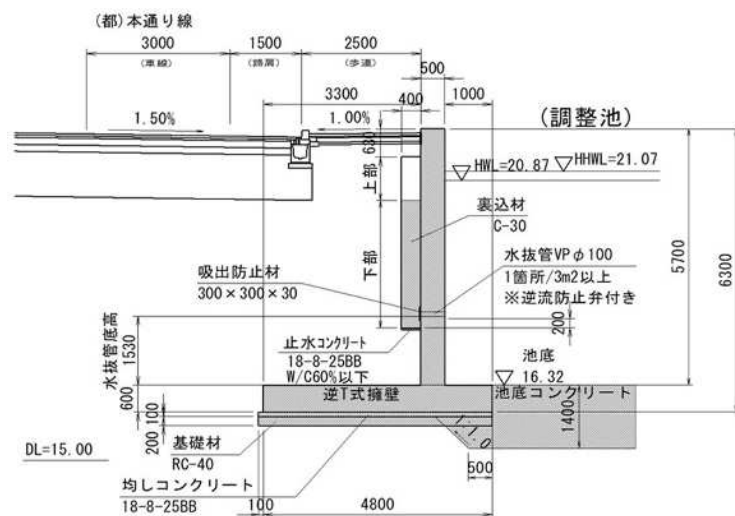
均しコン型枠

$A = 0.10 \times (3.90 + 10.65 + 14.50)$	=	2.9 m ²
--	---	--------------------

基礎材 (RC-40)

均しコンクリートより	A =	49.0 m ²
$V = 49.0 \times 0.20$	=	9.8 m ³

鉄筋 (SD345)



D29 ~ D32

D32	=	1626 kg
D29	=	— //

D16 ~ D25

D25	=	2458 kg
D22	=	— //
D19	=	— //
D16	=	1735 //
w1	=	4193 kg
D13	=	997 kg
Σ W	=	6816 kg

裏込材 (C-30) ※埋戻し高さ= 19.80-16.32= 3.48 m

上部	A1 ((5.70-0.09+5.70-0.03)×0.5-0.30-3.48)×5.31	
	+A2 ((5.70-0.03+5.70-0.06)×0.5-0.30-3.48)×6.55	= 22.2 m ²
下部	A1 ((5.70-0.09+5.70-0.03)×0.5-0.30-1.53+0.2)×5.31	
	+A2 ((5.70-0.03+5.70-0.06)×0.5-0.30-1.53+0.2)×6.55	= 25.5 m ²
上部	V1= 22.20×0.40	= 8.9 m ³
下部	V2= 25.50×0.40	= 10.2 m ³
全体	ΣV= 8.90+10.20 (ΣV=V1+V2)	= 19.1 m ³

水抜きパイプ (VP φ100) N= 23 本 (擁壁面積3m2/本)

逆流防止弁付き

$$L = 23.00 \times 0.50 = 11.5 \text{ m}$$

吸出し防止材 (300×300×30)

$$N = 23.0 \text{ 枚}$$

$$A = 0.30 \times 0.30 \times 23 = 2.1 \text{ m}^2$$

止水コンクリート(18-8-25BB W/C60%以下)

$$L = 5.31 + 6.55 = 11.9 \text{ m}$$

伸縮目地 (瀝青繊維質板 t=20)

$$\text{側壁} \quad 5.70 \times 0.50 = 2.9 \text{ m}^2$$

$$\text{底版} \quad 0.60 \times 4.80 = 2.9 //$$

$$\Sigma A = 5.8 \text{ m}^2$$

足場 (手摺先行型枠組足場)

$$A = 5.70 \times (11.45 + 11.85) = 133 \text{ 掛m}^2$$

12ブロック

底版	B1 =	4.800 m					
堅壁厚	B2 =	0.500 m	堅壁前面	L1 =	13.468 +	+	= 13.468 m
底版	H1 =	0.600 m	堅壁背面	L2 =	13.468 +	+	= 13.468 m
堅壁	H2 =	5.700 m	底版前面	L3 =	13.468 +	+	= 13.468 m
	H3 =	5.700 m	底版背面	L4 =	13.468 +	+	= 13.468 m

コンクリート (24-12-25BB) W/C=55%以下

堅壁	$0.50 \times 5.70 \times (13.47 + 13.47) \times 1/2$	=	38.4 m ³
底版	$4.80 \times 0.60 \times (13.47 + 13.47) \times 1/2$	=	38.8 "
		<hr/>	
ΣV	=		77.2 m ³

型枠 (鉄筋型枠)

側壁	$5.70 \times (13.47 + 13.47)$	=	153.6 m ²
"	5.70×0.50	=	2.9 "
底版	$0.60 \times (13.47 + 13.47)$	=	16.2 m ²
"	$0.60 \times (4.80 + 0.10)$	=	2.9 "
		<hr/>	
ΣA	=		175.6 m ²

均しコンクリート (18-8-25BB)

$A = 3.90 \times (13.47 + 13.47) \times 1/2$	=	52.5 m ²
$V = 52.5 \times 0.10$	=	5.3 m ³

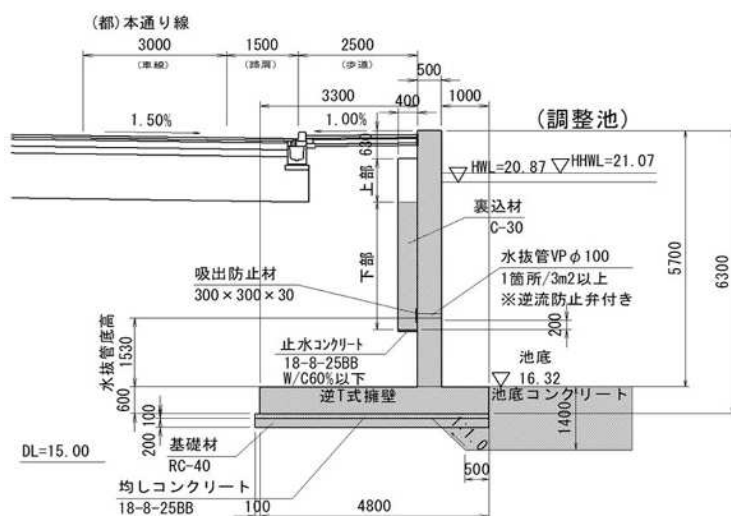
均しコン型枠

$A = 0.10 \times (3.90 + 13.47 + 13.47)$	=	3.1 m ²
--	---	--------------------

基礎材 (RC-40)

均しコンクリートより	$A =$	52.5 m ²
$V = 52.5 \times 0.20$	=	10.5 m ³

鉄筋 (SD345)

D29 \sim D32

D32 = 1569 kg

D29 = — //

$$w1 = 1569 \text{ kg}$$
D16 \sim D25

D25 = 2768 kg

D22 = — //

D19 = — //

D16 = 1794 "

$$w_2 = 4562 \text{ kg}$$

D13 = 1095 kg

$$\Sigma W = 7226 \text{ kg}$$

裏込材 (C-30) ※埋戻し高さは 19.80-16.32= 3.48 m

$$\text{上部} \quad A = ((5.70 - 0.06 + 5.70 - 0.11) \times 0.5 - 0.30 - 3.48) \times 13.47 = 24.7 \text{ m}^2$$

$$\text{下部} \quad A \quad ((5.70-0.06+5.70-0.11) \times 0.5 - 0.30 - 1.53 + 0.2) \times 13.47 - 24.7 = 29.0 \text{ m}^2$$

上部	V 1=	24.70×0.40	=	9.9	m ³
----	------	---------------------	---	-----	----------------

$$\text{下部} \quad V_2 = 29.00 \times 0.40 = 11.6 \text{ m}^3$$

$$\text{全体} \quad \Sigma V = 9.90 + 11.60 = 21.5 \text{ m}^3$$

水抜きパイプ (VP ϕ 100) N= 26 本 (擁壁面積3m²/本)

逆流防止弁付き

$$L = 26.00 \times 0.50 = 13.0 \text{ m}$$

吸出し防止材 (300×300×30)

$$N = \frac{1000 \times 0.026}{100} = 26.0 \text{ 枚}$$

$$A = 0.30 \times 0.30 \times 26 = 2.3 \text{ m}^2$$

止水コンクリート(18-8-25BB W/C60%以下)

$$L = 13.47 \quad = \quad 13.5 \text{ m}$$

伸縮目地 (瀝青纖維質板 t=20)

$$\text{側壁} \quad 5.70 \times 0.50 = 2.9 \text{ m}^2$$

底版 0.60×4.70 = 2.8 //

$$\Sigma A = 5.7 \text{ m}^2$$

足場（手摺先行型枠組足場）

$$A = 5.70 \times (13.47 + 13.47) = 154 \text{ 吨} \cdot \text{m}^2$$