





# 一般計算書

種 別：⑨片持ばり式擁壁(逆T型)

細別／規格	算 式 / 図	数 量
平均擁壁高	設置面積=48.5m <sup>2</sup> 平均擁壁高 48.5÷8.00=6.063m	
M型ブロック 控え長0.51m	N=12個×2m <sup>2</sup> =24.0m <sup>2</sup> MA=10個 MB= 4個	12 個
B型ブロック 控え長0.85m	N=8個×2m <sup>2</sup> =16.0m <sup>2</sup> BA= 7個 BB= 2個	8 個
擁壁面積	48.5-0.600×8.00=43.700m <sup>2</sup>	43.7 m <sup>2</sup>
基礎コンクリート 24-12-25	0.500×3.100×8.00=12.400m <sup>3</sup>	12.4 m <sup>3</sup>
型枠 基礎コン用	0.500×2×8.00=8.000m <sup>2</sup>	8.0 m <sup>2</sup>
目地材	擁壁工展開図(その4)より A=0.326m <sup>2</sup>	0.3 m <sup>2</sup>
均しコンクリート 18-8-25	(3.100+0.100+0.100)×0.100×8.00=2.640m <sup>3</sup>	2.6 m <sup>3</sup>
型枠 均しコン用	(0.100+0.100)×8.00=1.600m <sup>2</sup>	1.6 m <sup>2</sup>
裏込砕石 RC-40	M型 0.40×0.62×12×2=5.952 B型 0.73×0.60×8×2=7.008 5.952+7.008=12.960m <sup>3</sup>	13.0 m <sup>3</sup>
天端コンクリート 30-12-25	(0.443+0.465)÷2×8.00×0.510=1.852m <sup>3</sup>	1.9 m <sup>3</sup>

# 一般計算書

種 別：⑨片持ばり式擁壁(逆T型)

細別／規格	算 式 / 図	数 量
型枠 天端コン用	$(0.443+0.465) \div 2 \times 8.00 \times 2 = 7.264\text{m}^2$	7.3 m <sup>2</sup>
透水マット w300×t30	$((0.443+0.465) \div 2 \times 8.00) \div 8.00 = 0.454$ $(6.063-0.60-0.454) \times 8.00 = 40.072$	40.1 m
控え壁コンクリート 30-12-25	$2.000 \times 1.000 \times 12 \times 0.07 = 1.680$ $2.000 \times 1.000 \times 8 \times 0.145 = 2.320$ $1.680 + 2.320 = 4.000\text{m}^3$	4.0 m <sup>3</sup>
基礎鉄筋 D13以下	$36.852 \times 8.00 = 294.816\text{kg}$	294.82 kg
基礎鉄筋 D16～D25	$33.998 \times 8.00 = 271.984\text{kg}$	271.98 kg
基礎鉄筋 D29以上	$106.444 \times 8.00 = 851.552\text{kg}$	851.55 kg
控え壁鉄筋 D16～D25	$14.972 \times 8.00 = 119.776\text{kg}$	119.78 kg
控え壁鉄筋 D29以上	$86.960 \times 8.00 = 695.680\text{kg}$	695.68 kg
足場工 キャットウォーク	$6.063 \div 1.8 \times 8.00 = 26.94$	26.90 m

## 数量集計表

種 別：⑩片持ばり式擁壁(逆T型)

規 格：ティロード 相当品

細 別	規 格	単 位	一般計算書	合 計	摘 要
M型ブロック	控え長0.51m	個	14	14	
擁壁面積		m2	31.8	31.8	
基礎コンクリート	24-12-25	m3	10.0	10.0	
型枠	基礎コン用	m2	8.0	8.0	
目地材		m2	0.3	0.3	
均しコンクリート	18-8-25	m3	2.2	2.2	
型枠	均しコン用	m2	1.6	1.6	
裏込砕石	RC-40	m3	6.9	6.9	
天端コンクリート	30-12-25	m3	1.9	1.9	
型枠	天端コン用	m2	7.6	7.6	
透水マット	w300×t30	m	28.0	28.0	
控え壁コンクリート	30-12-25	m3	2.0	2.0	
基礎鉄筋	D13以下	kg	261.70	261.70	
	D16～D25	kg	442.35	442.35	
	D29以上	kg	146.77	146.77	





# 一般計算書

種 別：⑩片持ばり式擁壁(逆T型)

細別／規格	算 式 / 図	数 量
平均擁壁高	設置面積=36.6m <sup>2</sup> 平均擁壁高 36.6÷8.00=4.575m	
M型ブロック 控え長0.51m	N=14個×2m <sup>2</sup> =28.0m <sup>2</sup> MA=10個 MB= 4個 MC= 4個	14 個
擁壁面積	36.6-0.600×8.00=31.800m <sup>2</sup>	31.8 m <sup>2</sup>
基礎コンクリート 24-12-25	0.500×2.500×8.00=10.000m <sup>3</sup>	10.0 m <sup>3</sup>
型枠 基礎コン用	0.500×2×8.00=8.000m <sup>2</sup>	8.0 m <sup>2</sup>
目地材	擁壁工展開図(その4)より A=0.337m <sup>2</sup>	0.3 m <sup>2</sup>
均しコンクリート 18-8-25	(2.500+0.100+0.100)×0.100×8.00=2.160m <sup>3</sup>	2.2 m <sup>3</sup>
型枠 均しコン用	(0.100+0.100)×8.00=1.600m <sup>2</sup>	1.6 m <sup>2</sup>
裏込碎石 RC-40	M型 0.40×0.62×14×2=6.944m <sup>3</sup>	6.9 m <sup>3</sup>
天端コンクリート 30-12-25	(0.487+0.465)÷2×8.00×0.510=1.942m <sup>3</sup>	1.9 m <sup>3</sup>
型枠 天端コン用	(0.465+0.487)÷2×8.00×2=7.616m <sup>2</sup>	7.6 m <sup>2</sup>
透水マット w300×t30	((0.465+0.487)÷2×8.00)÷8.00=0.476 (4.575-0.60-0.476)×8.00=27.992	28.0 m
控え壁コンクリート 30-12-25	2.000×1.000×14×0.07=1.960m <sup>3</sup>	2.0 m <sup>3</sup>



## 数量集計表

種 別：①片持ばり式擁壁(逆T型)

規 格：ティロード 相当品

細 別	規 格	単 位	一般計算書	合 計	摘 要
M型ブロック	控え長0.51m	個	3	3	
擁壁面積		m2	9.7	9.7	
基礎コンクリート	24-12-25	m3	2.3	2.3	
型枠	基礎コン用	m2	2.1	2.1	
目地材		m2	0.3	0.3	
均しコンクリート	18-8-25	m3	0.5	0.5	
型枠	均しコン用	m2	0.4	0.4	
裏込砕石	RC-40	m3	1.5	1.5	
調整コンクリート	30-12-25	m3	0.8	0.8	
型枠	調整コン用	m2	3.9	3.9	
天端コンクリート	30-12-25	m3	0.7	0.7	
型枠	天端コン用	m2	2.7	2.7	
透水マット	w300×t30	m	6.0	6.0	
控え壁コンクリート	30-12-25	m3	0.4	0.4	
基礎鉄筋	D13以下	kg	84.61	84.61	





# 一般計算書

種 別：⑩片持ばり式擁壁(逆T型)

細別／規格	算 式 / 図	数 量
平均擁壁高	設置面積=11.3m <sup>2</sup> 平均擁壁高 $11.3 \div 2.75 = 4.109\text{m}$	
M型ブロック 控え長0.51m	$N = 3\text{個} \times 2\text{m} = 6.0\text{m}^2$ MA= 3個	3 個
擁壁面積	$11.3 - 0.600 \times 2.75 = 9.650\text{m}^2$	9.7 m <sup>2</sup>
基礎コンクリート 24-12-25	$0.500 \times 2.200 \times (0.955 + 3.155) \div 2 = 2.261\text{m}^3$	2.3 m <sup>3</sup>
型枠 基礎コン用	$0.500 \times 2 \times (0.955 + 3.155) \div 2 = 2.055\text{m}^2$	2.1 m <sup>2</sup>
目地材	擁壁工展開図(その4)より A=0.342m <sup>2</sup>	0.3 m <sup>2</sup>
均しコンクリート 18-8-25	$(2.200 + 0.100 + 0.100) \times 0.100 \times (0.955 + 3.155) \div 2 = 0.493\text{m}^3$	0.5 m <sup>3</sup>
型枠 均しコン用	$(0.100 + 0.100) \times (0.955 + 3.155) \div 2 = 0.411\text{m}^2$	0.4 m <sup>2</sup>
裏込碎石 RC-40	M型 $0.40 \times 0.62 \times 3 \times 2 = 1.488\text{m}^3$	1.5 m <sup>3</sup>
調整コンクリート 30-12-25	V=0.840m <sup>3</sup>	0.8 m <sup>3</sup>
型枠 調整コン用	擁壁工展開図(その4)より $2.262 + 1.662 = 3.92\text{m}^2$	3.9 m <sup>2</sup>
天端コンクリート 30-12-25	$(0.487 + 0.495) \div 2 \times 2.750 \times 0.510 = 0.689\text{m}^3$	0.7 m <sup>3</sup>
型枠 天端コン用	$(0.487 + 0.495) \div 2 \times 2.750 \times 2 = 2.701\text{m}^2$	2.7 m <sup>2</sup>

# 一般計算書

種 別：⑩片持ばり式擁壁(逆T型)

細別／規格	算 式 / 図	数 量
透水マット w300×t30	$\left(\frac{(0.487+0.495)}{2} \times 2.00\right) \div 2.00 = 0.491$ $(4.109 - 0.60 - 0.491) \times 2.00 = 6.036$	6.0 m
控え壁コンクリート 30-12-25	$2.000 \times 1.000 \times 3 \times 0.07 = 0.420\text{m}^3$	0.4 m <sup>3</sup>
基礎鉄筋 D13以下	$30.722 \times 2.754 = 84.608\text{kg}$	84.61 kg
基礎鉄筋 D16～D25	$54.262 \times 2.754 = 149.438\text{kg}$	149.44 kg
控え壁鉄筋 D16～D25	$37.427 \times 2.00 = 74.854\text{kg}$	74.85 kg
足場工 キャットウォーク	$4.108 \div 1.8 \times 2.75 = 6.27$	6.20 m

## 数量集計表

種 別：⑫片持ばり式擁壁(逆T型)

規 格：ティロード 相当品

細 別	規 格	単 位	一般計算書		合 計	摘 要
M型ブロック	控え長0.51m	個	16.5		16.5	
擁壁面積		m2	38.6		38.6	
基礎コンクリート	24-12-25	m3	11.3		11.3	
型枠	基礎コン用	m2	10.3		10.3	
均しコンクリート	18-8-25	m3	2.5		2.5	
型枠	均しコン用	m2	2.1		2.1	
裏込砕石	RC-40	m3	8.2		8.2	
天端コンクリート	30-12-25	m3	2.8		2.8	
型枠	天端コン用	m2	11.1		11.1	
透水マット	w300×t30	m	33.0		33.0	
控え壁コンクリート	30-12-25	m3	2.3		2.3	
基礎鉄筋	D13以下	kg	337.94		337.94	
	D16～D25	kg	596.88		596.88	
控え壁鉄筋	D16～D25	kg	412.52		412.52	
足場工	キヤットウォーク	m	25.10		25.10	



# 一般計算書

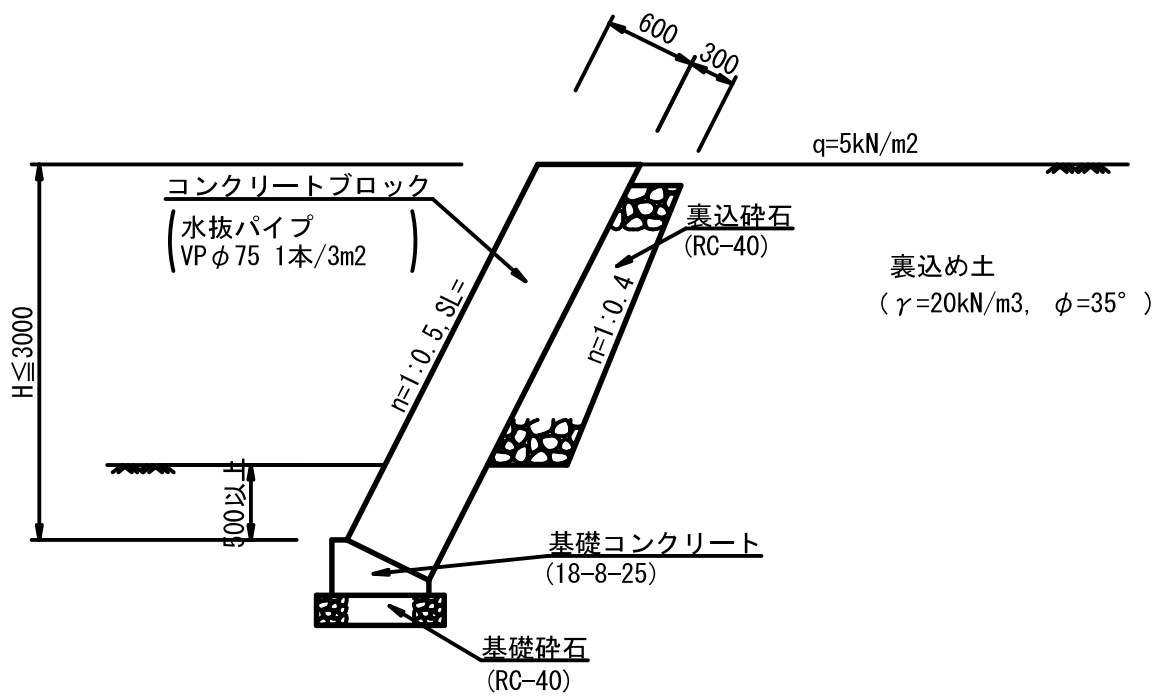
種 別：⑫片持ばり式擁壁(逆T型)

細別／規格	算 式 / 図	数 量
平均擁壁高	設置面積=45.2m <sup>2</sup> 平均擁壁高 $45.2 \div 11.00 = 4.109\text{m}$	
M型ブロック	$N = 16.5 \text{個} \times 2\text{m}^2 = 33.0\text{m}^2$	
控え長0.51m	MA=15個 MB= 3個	16.5 個
擁壁面積	$45.2 - 0.600 \times 11.00 = 38.600\text{m}^2$	38.6 m <sup>2</sup>
基礎コンクリート 24-12-25	$0.500 \times 2.200 \times (11.40 + 9.20) \div 2 = 11.330\text{m}^3$	11.3 m <sup>3</sup>
型枠 基礎コン用	$0.500 \times 2 \times (11.40 + 9.20) \div 2 = 10.300\text{m}^2$	10.3 m <sup>2</sup>
均しコンクリート 18-8-25	$(2.200 + 0.100 + 0.100) \times 0.100 \times (11.40 + 9.20) \div 2 = 2.472\text{m}^3$	2.5 m <sup>3</sup>
型枠 均しコン用	$(0.100 + 0.100) \times (11.40 + 9.20) \div 2 = 2.060\text{m}^2$	2.1 m <sup>2</sup>
裏込砕石 RC-40	M型 $0.40 \times 0.62 \times 16.5 \times 2 = 8.184\text{m}^3$	8.2 m <sup>3</sup>
天端コンクリート 30-12-25	$(0.495 + 0.515) \div 2 \times 11.00 \times 0.510 = 2.833\text{m}^3$	2.8 m <sup>3</sup>
型枠 天端コン用	$(0.495 + 0.515) \div 2 \times 11.00 \times 2 = 11.110\text{m}^2$	11.1 m <sup>2</sup>
透水マット w300×t30	$((0.495 + 0.515) \div 2 \times 11.00) \div 11.00 = 0.505$ $(4.109 - 0.60 - 0.505) \times 11.00 = 33.044$	33.0 m
控え壁コンクリート 30-12-25	$2.000 \times 1.000 \times 16.5 \times 0.07 = 2.310\text{m}^3$	2.3 m <sup>3</sup>
基礎鉄筋 D13以下	$30.722 \times 11.00 = 337.942\text{kg}$	337.94 kg

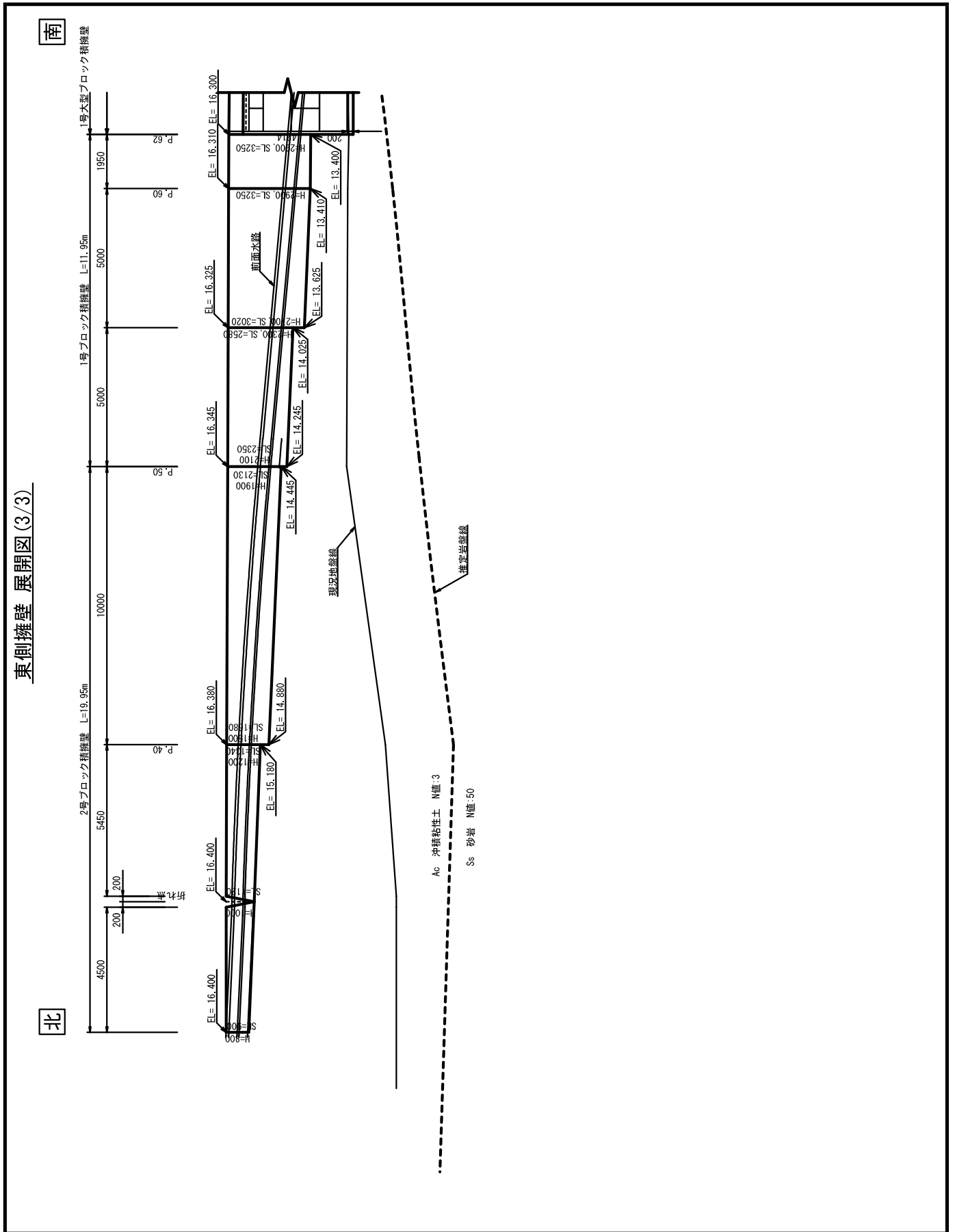




## 1号ブロック積擁壁構造図



種 別：1号ブロック積擁壁





# 一般計算書

種 別：1号ブロック積擁壁

細別／規格	算 式 / 図	数 量
平均擁壁高	$30.66 \div 11.95 = 2.566\text{m}$	



# 一般計算書

種 別：1号ブロック積擁壁

細別／規格	算 式 / 図	数 量
コンクリートブロック積面積 控え60cm	$A=34.4\text{m}^2$	34.4 m <sup>2</sup>
胴込コンクリート 18-8-40	$V=34.4 \times 0.25=8.600\text{m}^3$ ※胴込コンクリート量=0.25m <sup>3</sup> /m <sup>2</sup>	8.6 m <sup>3</sup>
裏込材(砕石) RC-40	$2.566-0.300-0.500=1.766$ $(0.300+1.766 \times 0.50+0.300) \div 2 \times 1.766=1.309$ $1.766 \times 1.766 \times 0.40 \div 2=0.624$ $V=(1.309-0.624) \times 11.95=8.186\text{m}^3$	8.2 m <sup>3</sup>
目地材 t=10mm	$34.4 \times 0.600=20.640$ $A=20.640 \times 1 \div 10=2.064\text{m}^2$	2.1 m <sup>2</sup>
コンクリートブロック積擁壁基礎	$L=11.95\text{m}$	12.0 m
足場工 キャットウォーク	$2.566 \div 1.8 \times 11.95=17.03$	17.0 m

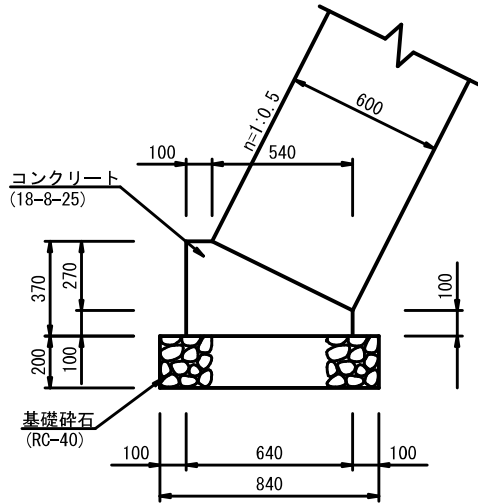
# 単位数量計算書

細別：コンクリートブロック積擁壁基礎  
規格：

1 m当り

略 図

## 1号ブロック積擁壁基礎



材料表(1号ブロック積擁壁基礎) 1m当り

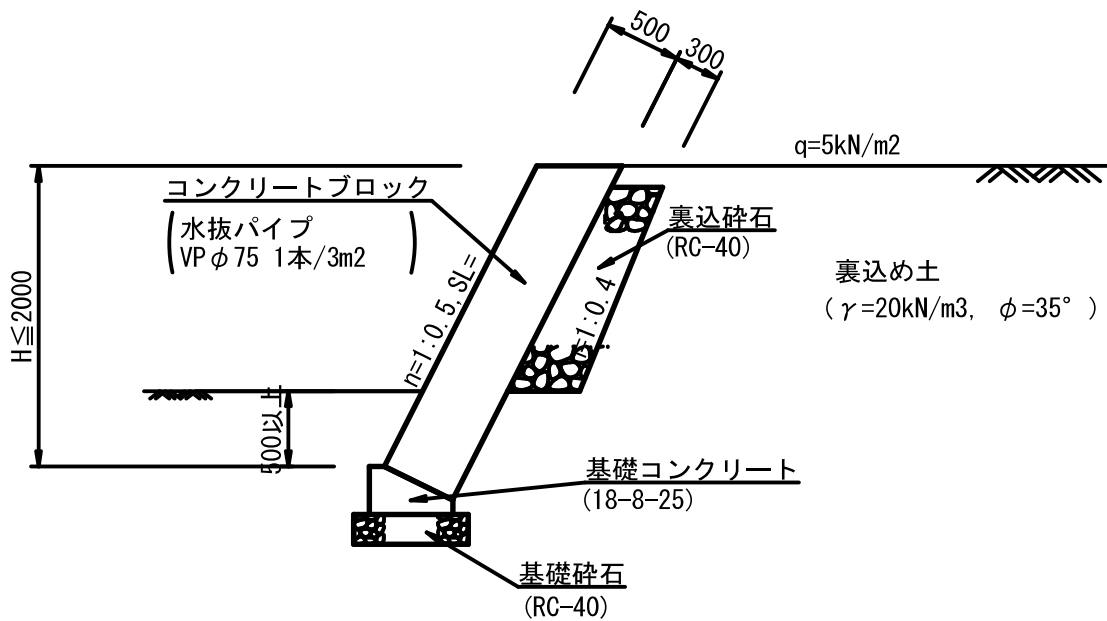
名称	規格	単位	数量
コンクリート	18-8-25	m <sup>3</sup>	0.164
型枠	小型構造物	m <sup>2</sup>	0.470
目地材	t=10mm	m <sup>2</sup>	0.016
基礎碎石	RC-40 t=200mm	m <sup>2</sup>	0.840

※中詰めコンクリートでブロックと一体化することができるプレキャスト基礎ブロックを原則とする。  
ただし、プレキャスト基礎ブロックの使用が困難な場合は、現場打コンクリート基礎とするが、  
ブロックと基礎コンクリートが一体化するよう、適切に打ち継ぎ目処理を行うこと。

材料/規格	算 式	数 量
コンクリート 18-8-25	$(0.100+0.370) \div 2 \times 0.540 = 0.127$ $0.100 \times 0.370 = 0.037$ $V = (0.127 + 0.037) \times 1 = 0.164\text{m}^3$	0.164 m <sup>3</sup>
型枠 小型構造物	$A = (0.370 + 0.100) \times 1 = 0.470\text{m}^2$	0.470 m <sup>2</sup>
目地材 t=10mm	$A = 0.164 \div 10 \times 1 = 0.016\text{m}^2$	0.016 m <sup>2</sup>
基礎碎石 RC-40, t=200mm	$A = 0.840 \times 1 = 0.840\text{m}^2$	0.840 m <sup>2</sup>



## 2号ブロック積擁壁構造図







# 一般計算書

種 別：2号ブロック積擁壁

細別／規格	算 式 / 図	数 量
平均擁壁高	$27.45 \div 20.35 = 1.349\text{m}$	



# 一般計算書

種 別：2号ブロック積擁壁

細別／規格	算 式 / 図	数 量
コンクリートブロック積面積	$A=30.5\text{m}^2$	
控え50cm		30.5 m <sup>2</sup>
胴込コンクリート	$V=30.5 \times 0.25=7.625\text{m}^3$	
18-8-40	※胴込コンクリート量=0.25m <sup>3</sup> /m <sup>2</sup>	7.6 m <sup>3</sup>
裏込材(砕石)	$1.349-0.300-0.500=0.549$ $(0.300+0.549 \times 0.50+0.300) \div 2 \times 0.549=0.240$ $0.549 \times 0.549 \times 0.40 \div 2=0.060$	
RC-40	$V=(0.240-0.060) \times 20.15=3.627\text{m}^3$	3.6 m <sup>3</sup>
目地材	$30.5 \times 0.500=15.250$	
t=10mm	$A=15.250 \times 1 \div 10=1.525\text{m}^2$	1.5 m <sup>2</sup>
コンクリートブロック積擁壁基礎	$L=20.35\text{m}$	
		20.4 m

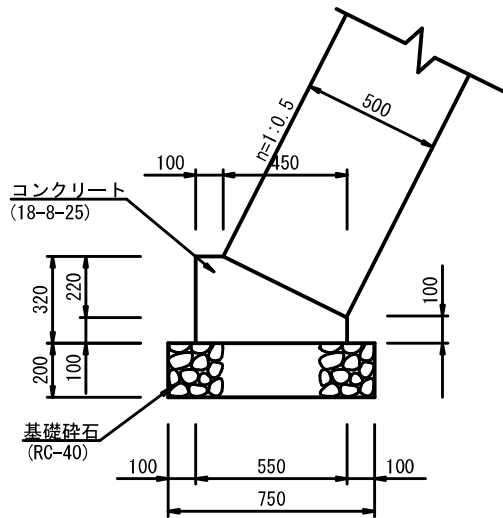
# 単位数計算書

細別：コンクリートブロック積擁壁基礎  
規格：

1 m当り

略 図

## 2号ブロック積擁壁基礎



材料表(2号ブロック積擁壁基礎)

1m当り

名称	規格	単位	数量
コンクリート	18-8-25	m <sup>3</sup>	0.127
型枠	小型構造物	m <sup>2</sup>	0.420
目地材	t=10mm	m <sup>2</sup>	0.013
基礎碎石	RC-40 t=200mm	m <sup>2</sup>	0.750

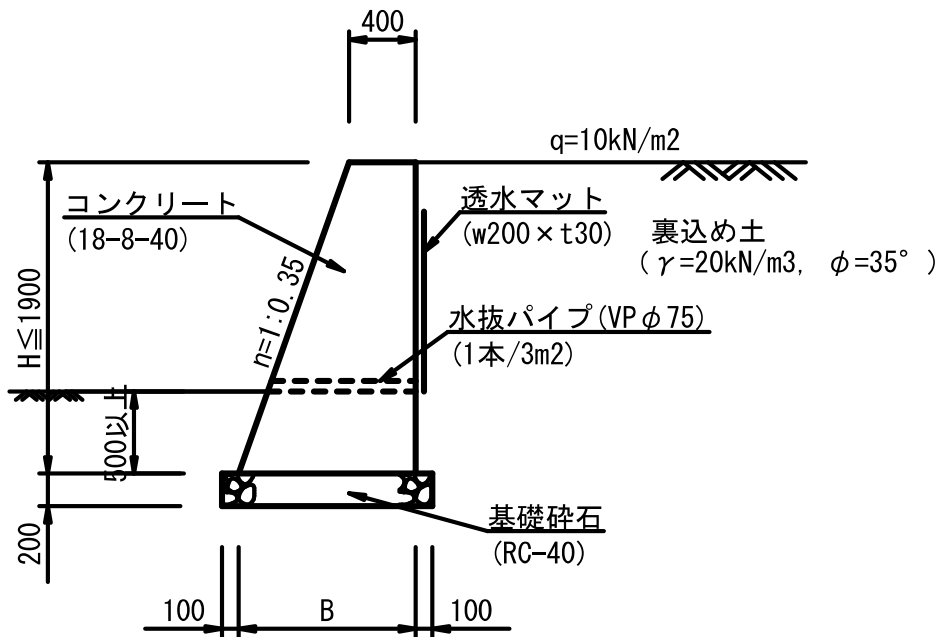
※中詰めコンクリートでブロックと一体化することができるプレキャスト基礎ブロックを原則とする。

材料/規格	算式	数量
コンクリート 18-8-25	$(0.100+0.320) \div 2 \times 0.450 = 0.095$ $0.100 \times 0.320 = 0.032$ $V = (0.095 + 0.032) \times 1 = 0.127\text{m}^3$	0.127 m <sup>3</sup>
型枠 小型構造物	$A = (0.320 + 0.100) \times 1 = 0.420\text{m}^2$	0.420 m <sup>2</sup>
目地材 t=10mm	$A = 0.127 \div 10 \times 1 = 0.013\text{m}^2$	0.013 m <sup>2</sup>
基礎碎石 RC-40, t=200mm	$A = 0.750 \times 1 = 0.750\text{m}^2$	0.750 m <sup>2</sup>

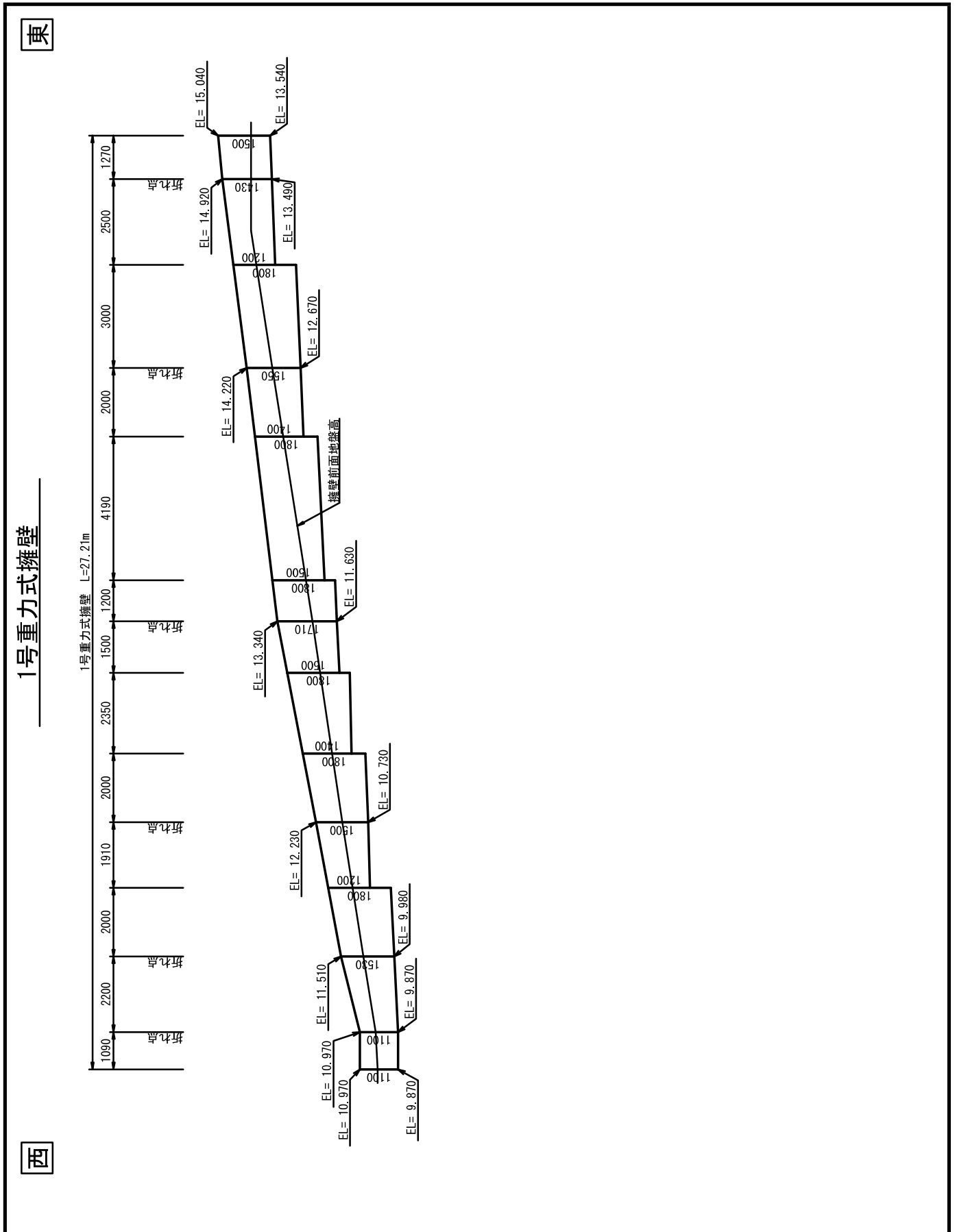


種 別：1号重力式擁壁

### 1号重力式擁壁構造図



種 別：1号重力式擁壁



# 平均擁壁高計算表

名 称：平均擁壁高

測 点	距 離(m)	1号重力式擁壁			摘 要
		擁壁高(m)	平均擁壁高(m)	面 積(m <sup>2</sup> )	
	—	1.100	—	—	
折れ点	1.09	1.100	1.100	1.20	
折れ点	2.20	1.530	1.315	2.89	
	2.00	1.800	1.665	3.33	
同断	0.00	1.200	—	—	
折れ点	1.91	1.500	1.350	2.58	
	2.00	1.800	1.650	3.30	
同断	0.00	1.400	—	—	
	2.35	1.800	1.600	3.76	
同断	0.00	1.500	—	—	
折れ点	1.50	1.710	1.605	2.41	
	1.20	1.800	1.755	2.11	
同断	0.00	1.500	—	—	
	4.19	1.800	1.650	6.91	
同断	0.00	1.400	—	—	
折れ点	2.00	1.550	1.475	2.95	
	3.00	1.800	1.675	5.03	
同断	0.00	1.200	—	—	
折れ点	2.50	1.430	1.315	3.29	
	1.27	1.500	1.465	1.86	
小 計	27.21			41.62	
合 計	27.21			41.62	

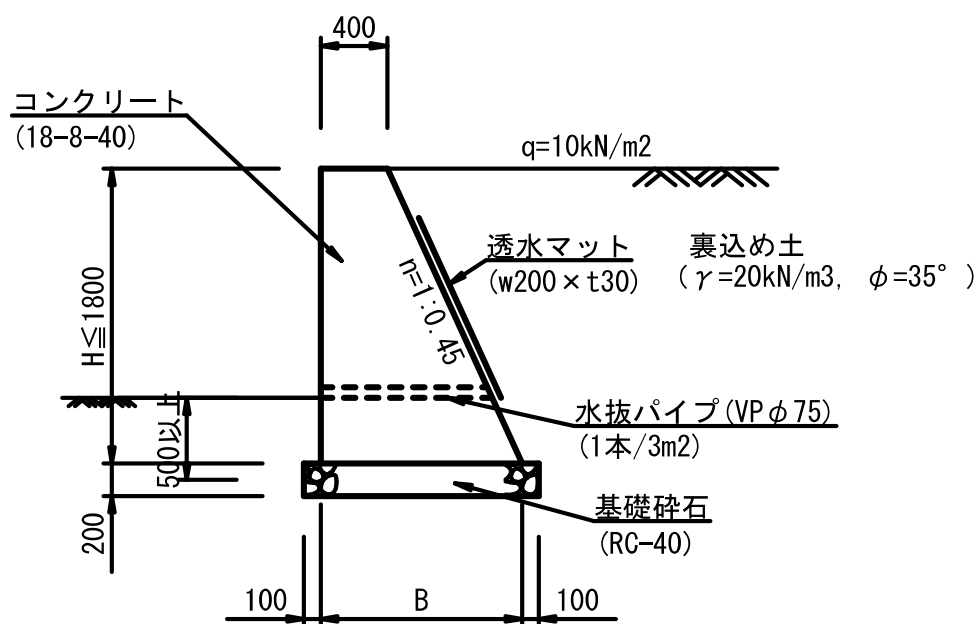
# 一般計算書

種 別：1号重力式擁壁

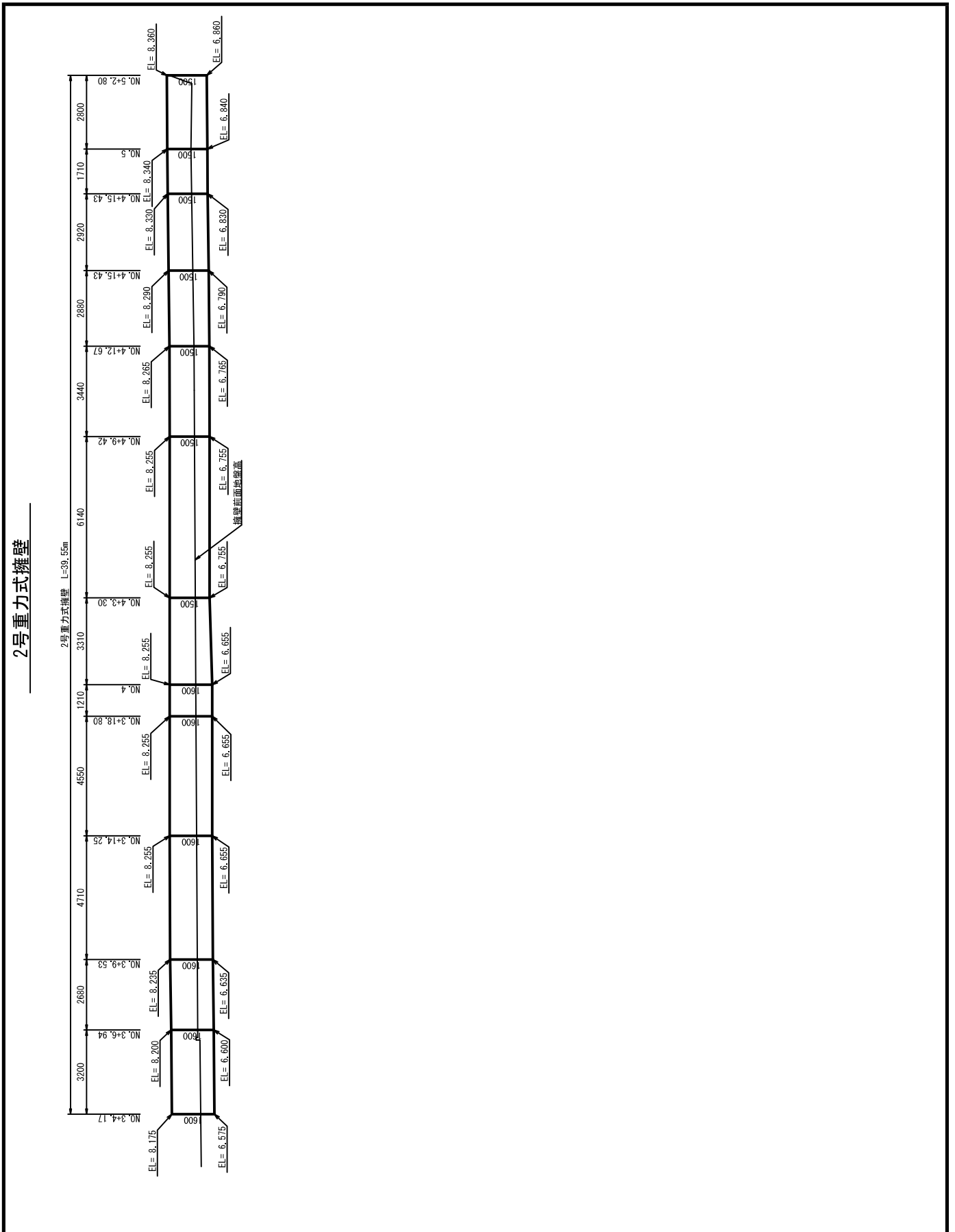
細別／規格	算 式 / 図	数 量
平均擁壁高	$41.62 \div 27.21 = 1.530\text{m}$	
コンクリート 18-8-40	$V = (0.400 + (0.400 + 1.530 \times 0.35)) \div 2 \times 1.530 \times 27.21 = 27.799\text{m}^3$	27.8 m <sup>3</sup>
型枠 無筋構造物	$S = \sqrt{1^2 + 0.35^2} = 1.059$ $A = (1.530 \times 1.059 + 1.530) \times 27.21 = 85.719\text{m}^2$	85.7 m <sup>2</sup>
目地材 t=10mm	$A = 27.799 \times 1 \div 10 = 2.780\text{m}^2$	2.8 m <sup>2</sup>
基礎砕石 RC-40, t=200mm	$A = ((0.400 + 1.530 \times 0.35) + 0.100 \times 2) \times 27.21 = 30.897\text{m}^2$	30.9 m <sup>2</sup>
透水マット w200 × t30	$1.530 - (0.500 + 0.500) = 0.530\text{m}$ 27.21 ÷ 3 = 9.070箇所 $L = 0.530 \times 9.070 + 27.21 = 32.017\text{m}$	32.0 m
水抜きパイプ VP φ 75, 1本/3m <sup>2</sup>	$L = 27.799 \times 1 \div 6 = 4.633\text{m}$	4.6 m



## 2号重力式擁壁構造図



種 別：2号重力式擁壁



# 平均擁壁高計算表

名 称：平均擁壁高

測 点	距 離(m)	2号重力式擁壁			摘 要
		擁壁高(m)	平均擁壁高(m)	面 積(m <sup>2</sup> )	
NO. 3+4. 17	—	1. 600	—	—	
NO. 3+6. 94	3. 20	1. 600	1. 600	5. 12	
NO. 3+9. 53	2. 68	1. 600	1. 600	4. 29	
NO. 3+14. 25	4. 71	1. 600	1. 600	7. 54	
NO. 3+18. 80	4. 55	1. 600	1. 600	7. 28	
NO. 4	1. 21	1. 600	1. 600	1. 94	
NO. 4+3. 30	3. 31	1. 500	1. 550	5. 13	
NO. 4+9. 42	6. 14	1. 500	1. 500	9. 21	
NO. 4+12. 67	3. 44	1. 500	1. 500	5. 16	
NO. 4+15. 43	2. 88	1. 500	1. 500	4. 32	
NO. 4+15. 43	2. 92	1. 500	1. 500	4. 38	
NO. 5	1. 71	1. 500	1. 500	2. 57	
NO. 5+2. 53	2. 80	1. 500	1. 500	4. 20	
小 計	39. 55			61. 14	
合 計	39. 55			61. 14	

# 一般計算書

種 別：2号重力式擁壁

細別／規格	算 式 / 図	数 量
平均擁壁高	$61.14 \div 39.55 = 1.546\text{m}$	
コンクリート 18-8-40	$V = (0.400 + (0.400 + 1.546 \times 0.45)) \div 2 \times 1.546 \times 39.55 = 45.727\text{m}^3$	45.7 m <sup>3</sup>
型枠 無筋構造物	$S = \sqrt{1^2 + 0.45^2} = 1.097$ $A = (1.546 \times 1.097 + 1.546) \times 39.55 = 128.220\text{m}^2$	128.2 m <sup>2</sup>
目地材 t=10mm	$A = 45.727 \times 1 \div 10 = 4.573\text{m}^2$	4.6 m <sup>2</sup>
基礎砕石 RC-40, t=200mm	$A = ((0.400 + 1.546 \times 0.45) + 0.100 \times 2) \times 39.55 = 51.245\text{m}^2$	51.2 m <sup>2</sup>
透水マット w200 × t30	$1.546 - (0.500 + 0.500) = 0.546\text{m}$ $39.55 \div 3 = 13.183\text{箇所}$ $L = 0.546 \times 1.097 \times 13.183 + 39.55 = 47.446\text{m}$	47.4 m
水抜きパイプ VP φ 75, 1本/3m <sup>2</sup>	$L = 45.727 \times 1 \div 6 = 7.621\text{m}$	7.6 m

## 数量集計表

種 別：山留擁壁

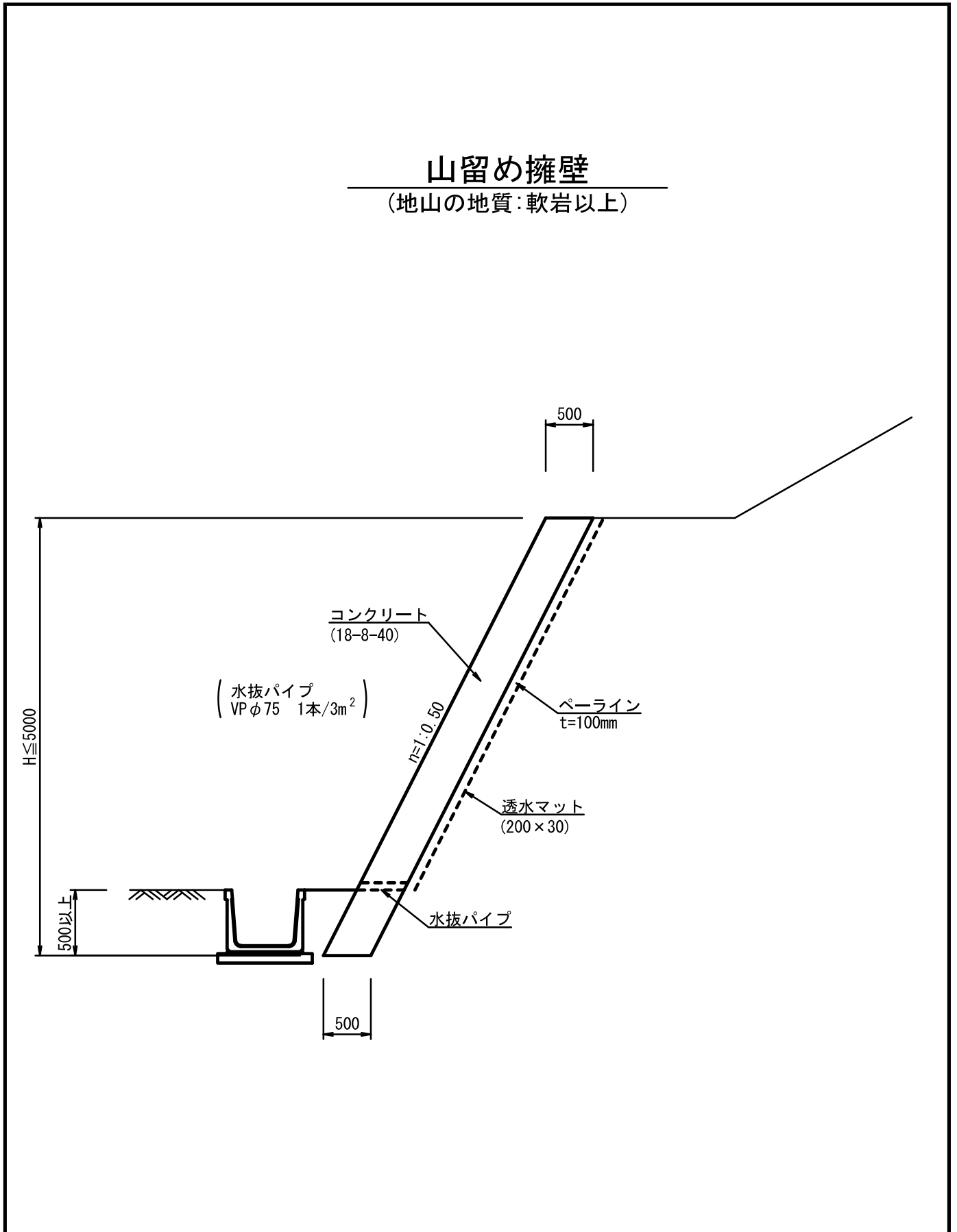
規 格：

細 別	規 格	単 位	一般計算書		合 計	摘 要
コンクリート	18-8-40	m3	29.9		29.9	
ペーラインコンクリート	t=100mm	m3	6.7		6.7	
型枠	無筋構造物	m2	59.7		59.7	
目地材	t=10mm	m2	3.0		3.0	
透水マット	w200×t30	m	32.1		32.1	
水抜きパイプ	VP φ 75, 1本/3m2	m	8.6		8.6	
足場工	平均設置高30m以下, 単管傾斜足場	掛m2	59.5		59.5	

種 別：山留擁壁

### 山留め擁壁

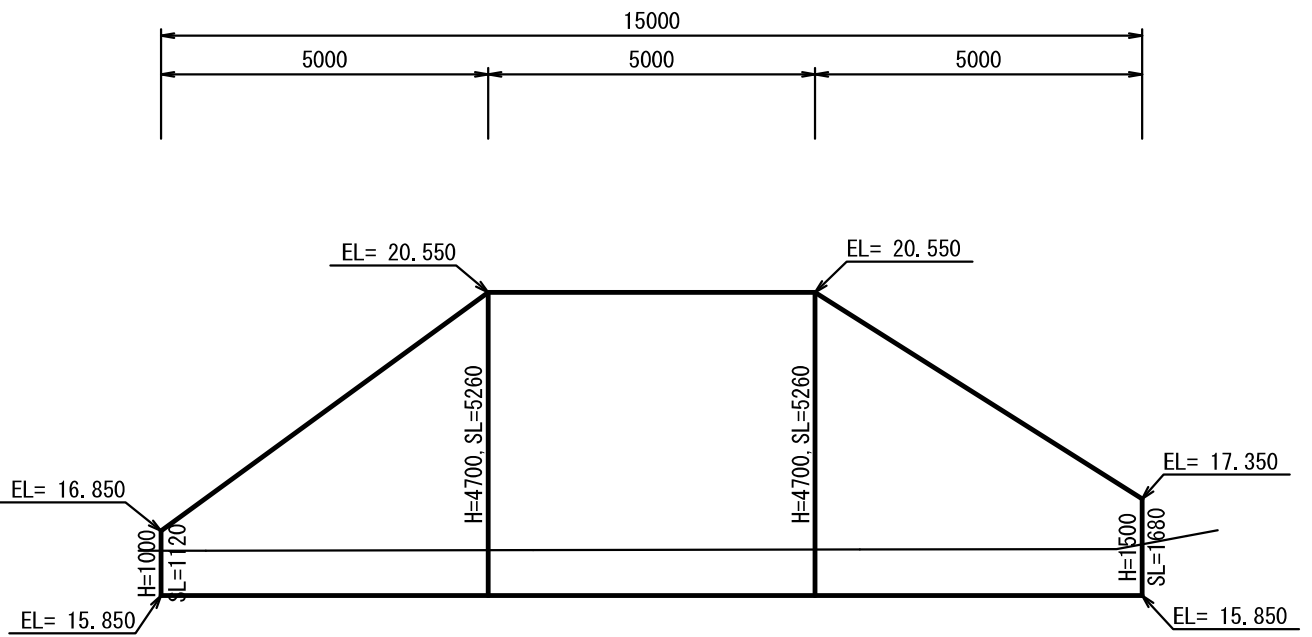
(地山の地質：軟岩以上)



# 一般計算書

種 別：山留擁壁

## 山留め擁壁





# 一般計算書

種 別：山留擁壁

細別／規格	算 式 / 図	数 量
平均擁壁高	$53.25 \div 15.00 = 3.550\text{m}$	



# 一般計算書

種 別：山留擁壁

細別／規格	算 式 / 図	数 量
擁壁面積	斜比 (n=1:0.50) $S = \sqrt{1^2 + 0.50^2} = 1.118$  $A = 59.7\text{m}^2$	
コンクリート 18-8-40	$V = 59.7 \times 0.500 = 29.850\text{m}^3$	29.9 m <sup>3</sup>
ペーラインコンクリート t=100mm	$V = (59.7 + 0.500 \times 15.00) \times 0.100 = 6.720\text{m}^3$	6.7 m <sup>3</sup>
型枠 無筋構造物	$A = 59.7\text{m}^2$	59.7 m <sup>2</sup>
目地材 t=10mm	$A = 29.850 \times 1 \div 10 = 2.985\text{m}^2$	3.0 m <sup>2</sup>
透水マット w200 × t30	$(3.550 - 0.500) \times 1.118 = 3.410\text{m}$ 15.00 ÷ 3 = 5.000箇所  $L = 3.410 \times 5.000 + 15.00 = 32.050\text{m}$	32.1 m
水抜きパイプ VP φ 75, 1本/3m <sup>2</sup>	$59.7 - 0.500 \times 1.118 \times 15.00 = 51.315\text{m}^2$  $L = 51.315 \div 3 \times 0.500 = 8.553\text{m}$	8.6 m
足場工 平均設置高30m以下, 単管傾斜足場	$A = 3.550 \times 1.118 \times 15.00 = 59.534\text{掛m}^2$	59.5 掛m <sup>2</sup>

## 数量集計表

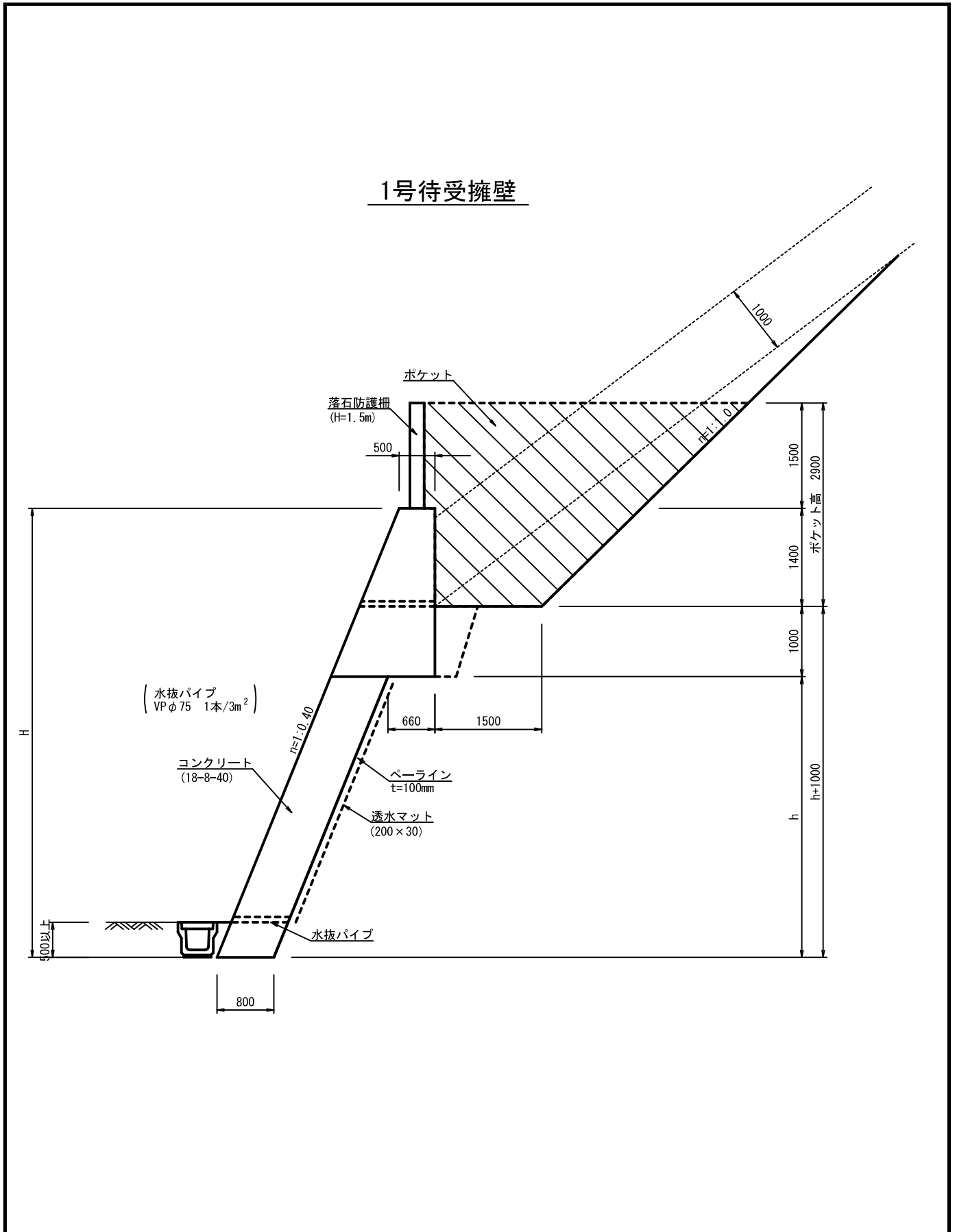
種 別：1号待受擁壁（張りコン部）

規 格：

細 別	規 格	単 位	一般計算書	合 計	摘 要
コンクリート	18-8-40	m3	170.5	170.5	
ペーラインコンクリート	t=100mm	m3	28.5	28.5	
型枠	無筋構造物	m2	213.1	213.1	
目地材	t=10mm	m2	17.0	17.0	
透水マット	w200×t30	m	111.6	111.6	
水抜きパイプ	VP φ 75, 1本/3m2	m	49.7	49.7	
足場工	平均設置高30m以下, 単管傾斜足場	掛m2	213.2	213.2	

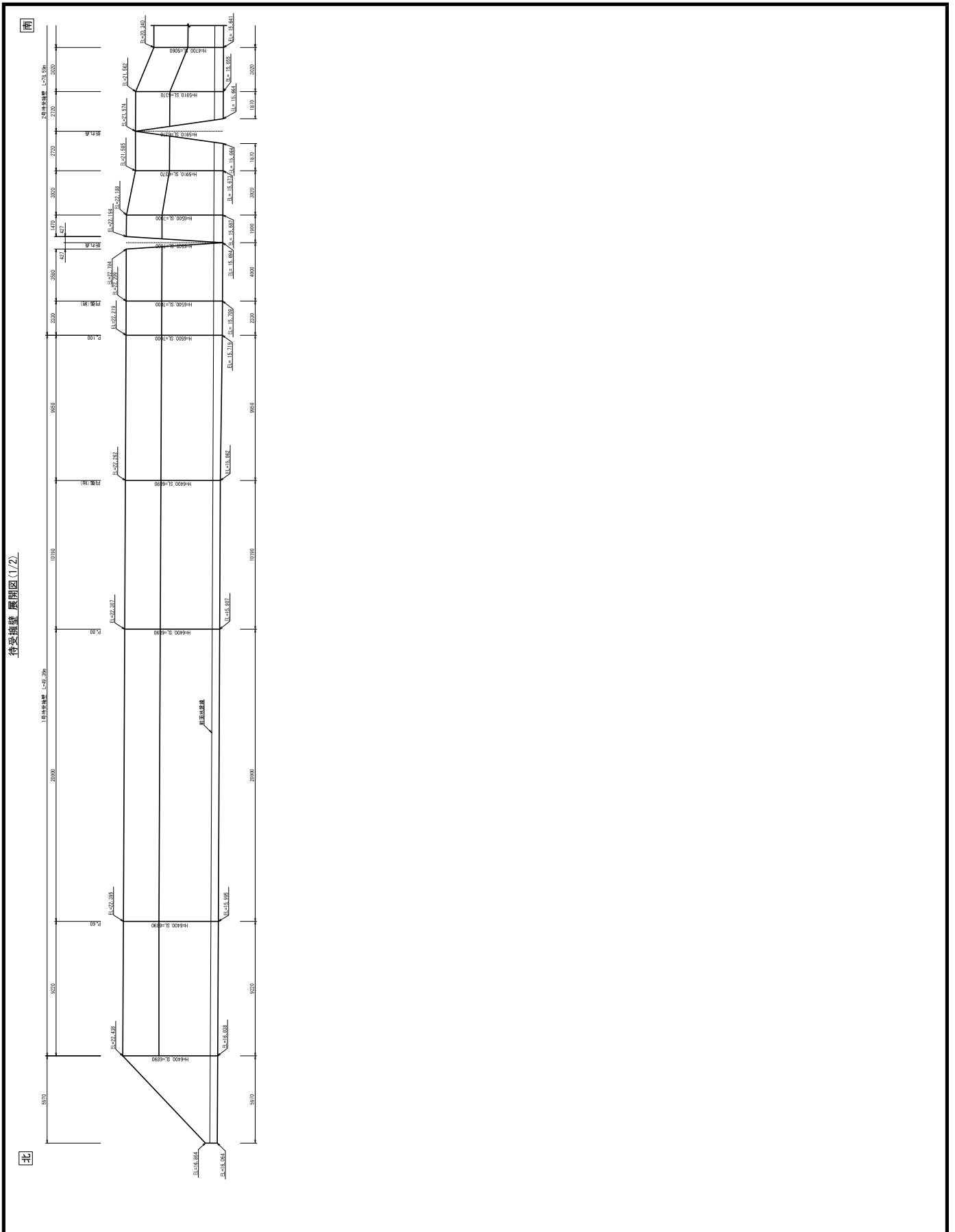
# 一般計算書

種 別：1号待受擁壁（張りコン部）



# 一般計算書

種 別：1号待受擁壁（張りコン部）



## 平均擁壁高計算表

名 称：平均擁壁高

測 点	距 離(m)	1号待受擁壁			摘 要
		擁壁高(m)	平均擁壁高(m)	面 積(m <sup>2</sup> )	
	—	6.400	—	—	
P. 60	9.22	6.400	6.400	59.01	
P. 80	20.00	6.400	6.400	128.00	
円弧(始)	10.19	6.400	6.400	65.22	
P. 100	9.95	6.500	6.450	64.18	
小 計	49.36			316.41	
合 計	49.36			316.41	

# 一般計算書

種 別：1号待受擁壁（張りコン部）

細別／規格	算 式 / 図	数 量
平均擁壁高	$316.41 \div 49.36 = 6.410\text{m}$	

# 平均法長面積計算表

名 称：平均法長面積計算表

測 点	距 離(m)	1号待受擁壁			摘 要
		法 長(m)	平均法長(m)	面 積(m <sup>2</sup> )	
	—	6.89	—	—	
P.60	9.22	6.89	6.89	63.5	
P.80	20.00	6.89	6.89	137.8	
円弧(始)	10.19	6.89	6.89	70.2	
P.100	9.95	7.00	6.95	69.2	
小 計	49.36			340.7	
合 計	49.36			340.7	

# 一般計算書

種 別：1号待受擁壁（張りコン部）

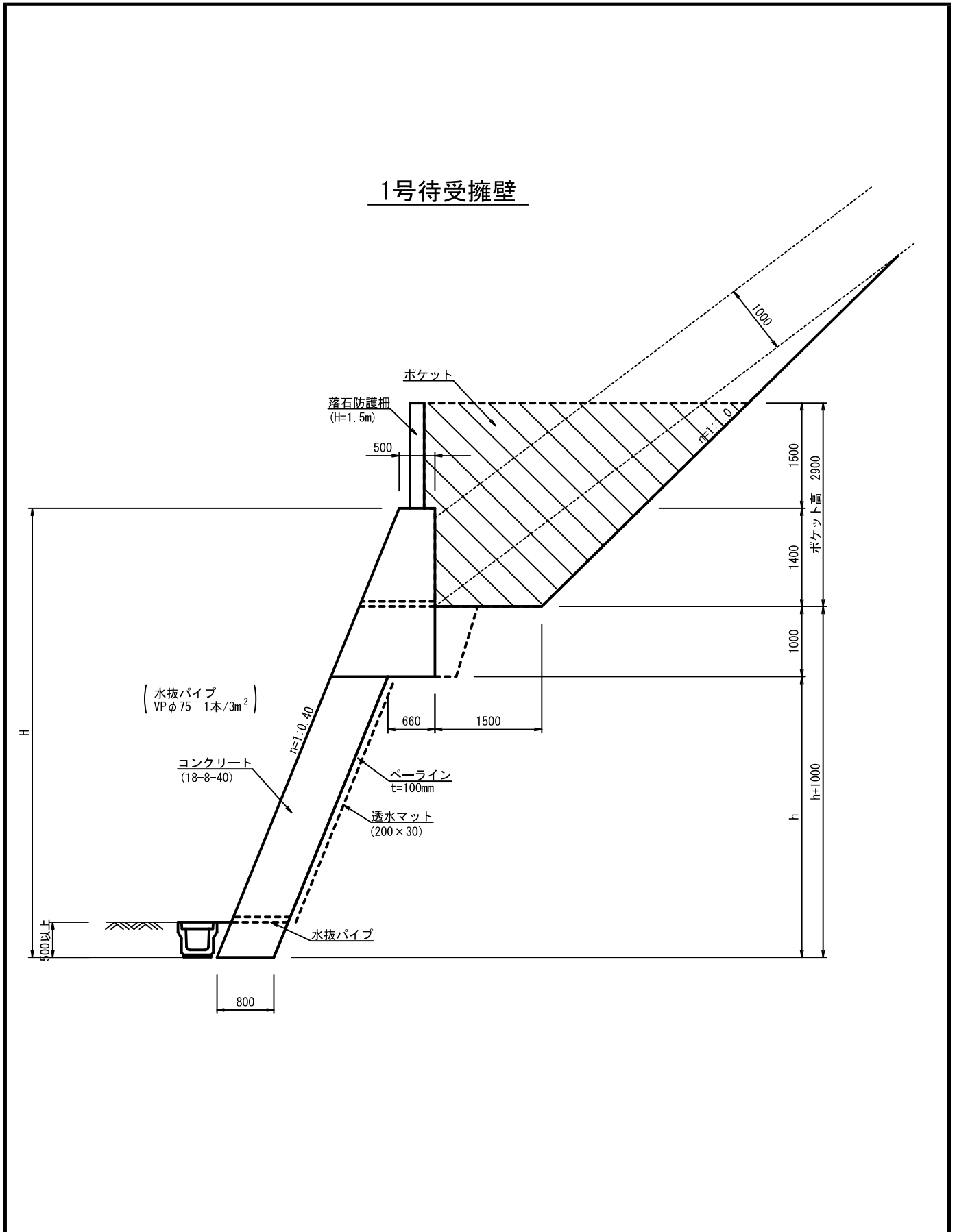
細別／規格	算 式 / 図	数 量
擁壁面積	斜比 (n=1:0.40) $S = \sqrt{1^2 + 0.40^2} = 1.077$  $A = 340.7m^2$	
重力部	重力部高さ $1.000 + 1.400 = 2.400m$  重力部法長面積 $2.400 \times 1.077 \times 49.36 = 127.586m^2$	
コンクリート 18-8-40	$V = (340.7 - 127.586) \times 0.800 = 170.491m^3$	170.5 m <sup>3</sup>
ペーラインコンク リート t=100mm	$340.7 - 127.586 = 213.114$ $(0.800 + 0.660) \times 49.36 = 72.066$  $V = (213.114 + 72.066) \times 0.100 = 28.518m^3$	28.5 m <sup>3</sup>
型枠 無筋構造物	$A = 340.7 - 127.586 = 213.114m^2$	213.1 m <sup>2</sup>
目地材 t=10mm	$A = 170.491 \times 1 \div 10 = 17.049m^2$	17.0 m <sup>2</sup>
透水マット w200×t30	$(6.410 - 0.500 - 2.400) \times 1.077 = 3.780m$ $49.36 \div 3 = 16.453$ 箇所  $L = 3.780 \times 16.453 + 49.36 = 111.552m$	111.6 m
水抜きパイプ VP φ75, 1本/3m <sup>2</sup>	$340.7 - 127.586 - 0.500 \times 1.077 \times 49.36 = 186.534m^2$  $L = 186.534 \div 3 \times 0.800 = 49.742m$	49.7 m
足場工 平均設置高30m以下, 単管傾斜足場	$A = (6.410 - 2.400) \times 1.077 \times 49.36 = 213.174$ 掛m <sup>2</sup>	213.2 掛m <sup>2</sup>



# 一般計算書

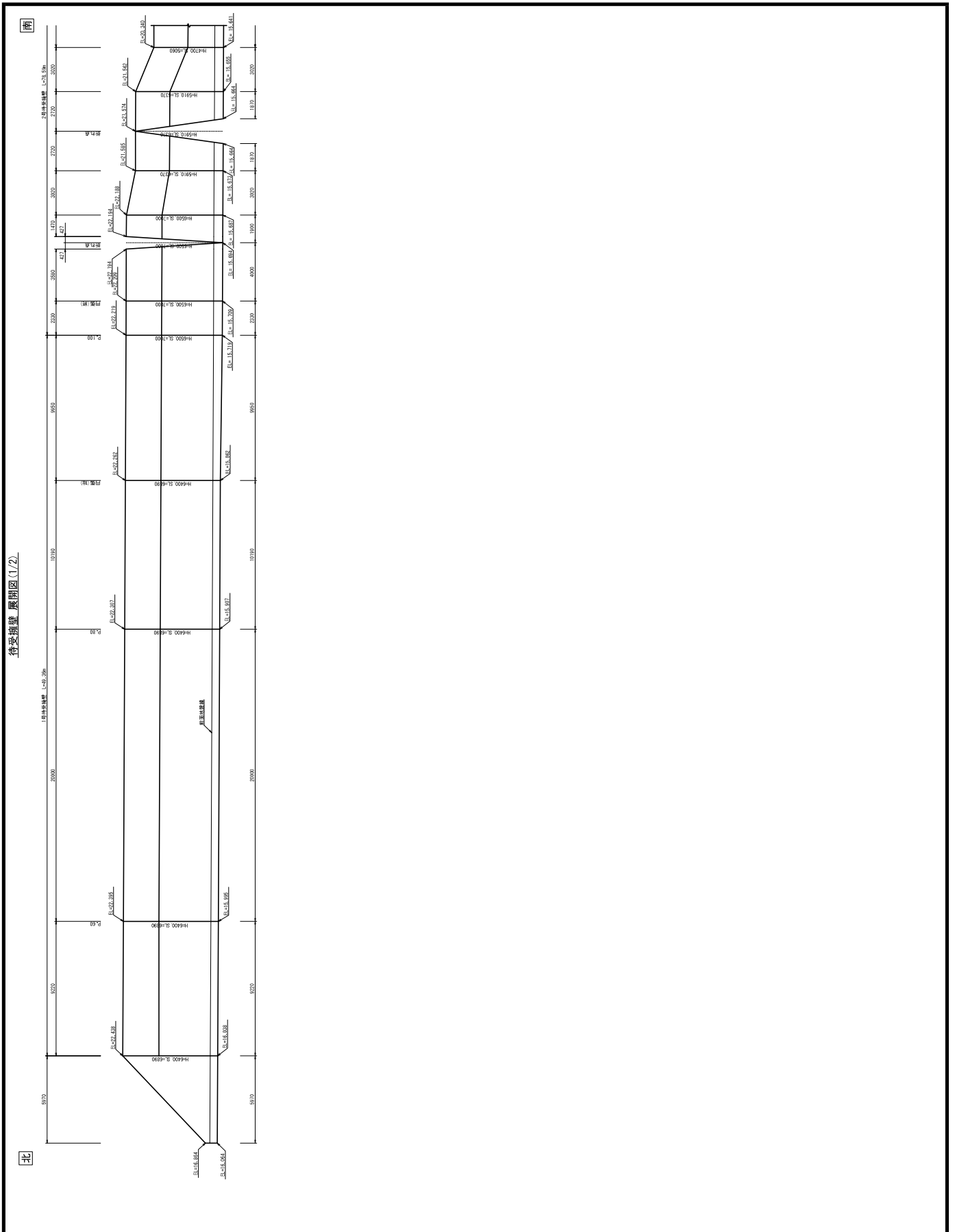
種 別：1号待受擁壁（重力部）

## 1号待受擁壁



# 一般計算書

種 別：1号待受擁壁（重力部）



## 平均擁壁高計算表

名 称：平均擁壁高

測 点	距 離(m)	1号待受擁壁			摘 要
		擁壁高(m)	平均擁壁高(m)	面 積(m <sup>2</sup> )	
	—	6.400	—	—	
P. 60	9.22	6.400	6.400	59.01	
P. 80	20.00	6.400	6.400	128.00	
円弧(始)	10.19	6.400	6.400	65.22	
P. 100	9.95	6.500	6.450	64.18	
小 計	49.36			316.41	
合 計	49.36			316.41	

# 一般計算書

種 別：1号待受擁壁（重力部）

細別／規格	算 式 / 図	数 量
平均擁壁高	$316.41 \div 49.36 = 6.410\text{m}$	

## 平均法長面積計算表

名 称：平均法長面積計算表

測 点	距 離(m)	1号待受擁壁			摘 要
		法 長(m)	平均法長(m)	面 積(m <sup>2</sup> )	
	—	6.89	—	—	
P.60	9.22	6.89	6.89	63.5	
P.80	20.00	6.89	6.89	137.8	
円弧(始)	10.19	6.89	6.89	70.2	
P.100	9.95	7.00	6.95	69.2	
小 計	49.36			340.7	
合 計	49.36			340.7	

# 一般計算書

種 別：1号待受擁壁（重力部）

細別／規格	算 式 / 図	数 量
擁壁面積	斜比 (n=1:0.40) $S = \sqrt{1^2 + 0.40^2} = 1.077$  $A = 340.7\text{m}^2$	
重力部	重力部高さ $1.000 + 1.400 = 2.400\text{m}$  重力部法長面積 $2.400 \times 1.077 \times 49.36 = 127.586\text{m}^2$	
コンクリート 18-8-40	$V = (0.500 + 0.800 + 0.660) \div 2 \times 2.400 \times 49.36 = 116.095\text{m}^3$	116.1 m <sup>3</sup>
型枠 無筋構造物	$A = (2.400 \times 1.077 + 2.400) \times 49.36 = 246.050\text{m}^2$	246.1 m <sup>2</sup>
目地材 t=10mm	$A = 116.095 \times 1 \div 10 = 11.610\text{m}^2$	11.6 m <sup>2</sup>
水抜きパイプ VP φ 75, 1本/3m <sup>2</sup>	$L = 116.095 \times 1 \div 6 = 19.349\text{m}$	19.3 m
足場工 平均設置高30m以下, 単管傾斜足場	$A = 2.400 \times 1.077 \times 49.36 = 127.586\text{掛m}^2$	127.6 掛m <sup>2</sup>