

# 数 量 総 括 表

工 種	種 別	細 目	規 格	単 位	数 量	摘 要
土 工	掘 削	土 砂	(W<5.0m)	m3	46.5	数計-01
	盛 土	土 砂	路 床	//	33.5	数計-01
作 業 土 工	床 掘	土 砂		//	19.0	数計-02, 03
	埋 戻	土 砂		//	9.5	数計-02, 03
舗 装 工	不 陸 整 正			m2	122.8	数計-04
	車 道 舗 装	表 層	再生密粒度アスコン t=5cm	//	109.9	数計-04
		上 層 路 盤	RM-30 t=10cm	//	109.9	数計-04
		下 層 路 盤	RC-30 t=15cm	//	109.9	数計-04
	路 肩 舗 装	表 層	再生密粒度アスコン t=5cm	//	12.9	数計-05
	埋 戻	上 層 路 盤	RM-30 t=10cm	//	12.9	数計-05
		下 層 路 盤	RC-30 t=15cm	//	12.9	数計-05
擁 壁 工	重 力 式 擁 壁		H=2.0m	m	10.5	数計-06, 07
	側 溝 嵩 上 げ 工			//	11.0	数計-08, 09
排 水 構 造 物 工	側 溝 工	U 型 側 溝	B-300、JIS A 5372	m	1.8	数計-10, 11
構 造 物 撤 去 工	構 造 物 取 壊 し 工	コンクリートはつり	無筋コンクリート	m3	0.2	数計-12
		既設擁壁撤去工	無筋コンクリート	//	4.8	数計-13, 14
	舗 装 取 壊 工	アスファルト舗装取壊	t=5cm	m2	80.7	数計-15



# 土 工 計 算 書

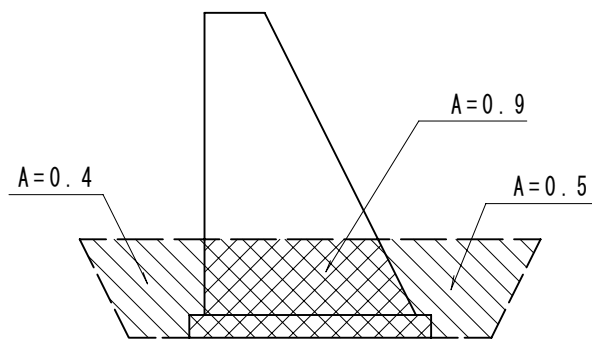
測点	距離 (m)	掘削(土砂) (W<5m)			盛土(路床)								
		断面積(m <sup>2</sup> )	平均	数量(m <sup>3</sup> )	断面積(m <sup>2</sup> )	平均	数量(m <sup>3</sup> )	断面積(m <sup>2</sup> )	平均	数量(m <sup>3</sup> )	断面積(m <sup>2</sup> )	平均	数量(m <sup>3</sup> )
NO.0+6.0		1.0			0.0								
NO.1	4.00	1.0	1.00	4.0	0.0	0.00	0.0						
NO.1+4.7	4.70	2.4	1.70	8.0	2.1	1.05	4.9						
NO.2	5.30	2.4	2.40	12.7	2.1	2.10	11.1						
NO.2+5.0	5.00	2.4	2.40	12.0	2.1	2.10	10.5						
NO.3	5.00	0.9	1.65	8.3	0.4	1.25	6.3						
NO.3+1.7	1.70	0.9	0.90	1.5	0.4	0.40	0.7						
合 計				46.5			33.5						

工 種 名 : 作業土工

全部当り

種 別	細 目	単 位	式	数 量	備 考
床 掘	土 砂	m3	重力式擁壁 $V = 1.8 \times 10.53 = 18.95$	19.0	
埋 戻	土 砂	m3	重力式擁壁 $V = 0.9 \times 10.53 = 9.48$	9.5	

# 作業土工



$$\text{床掘} : A = 0.4 + 0.9 + 0.5 = 1.8 \text{ m}^2$$

$$\text{埋戻} : A = 0.4 + 0.5 = 0.9 \text{ m}^2$$

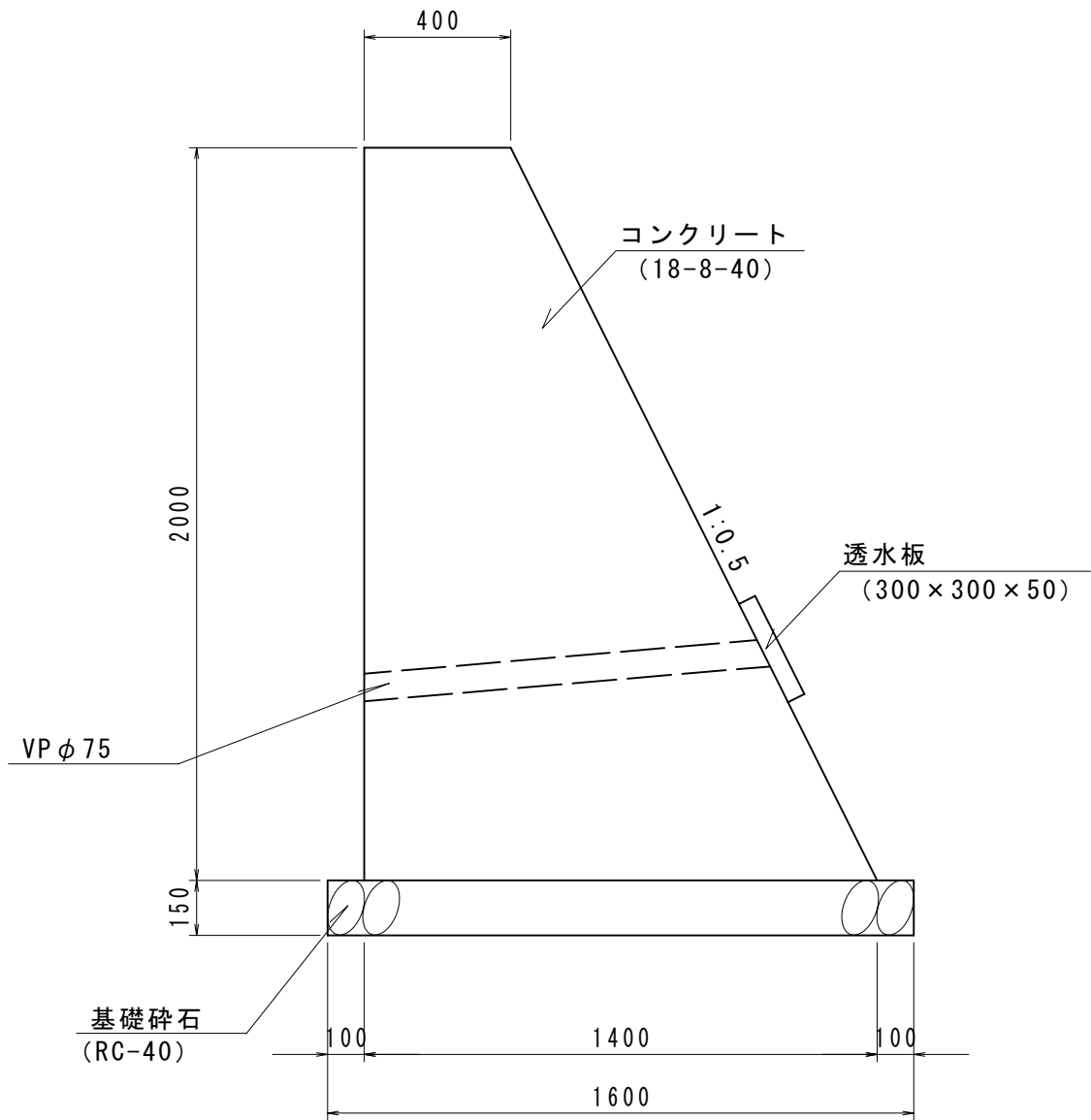
## 舗装工数量計算書

測点	距離 (m)	不陸整正			車道表層(5cm)			車道上層路盤(10cm)			車道下層路盤(15cm)		
		長さ(m)	平均	数量(m <sup>2</sup> )	長さ(m)	平均	数量(m <sup>2</sup> )	長さ(m)	平均	数量(m <sup>2</sup> )	長さ(m)	平均	数量(m <sup>2</sup> )
NO.0+6.0		4.60			4.00			4.00			4.00		
NO.1	4.00	4.60	4.60	18.40	4.00	4.00	16.00	4.00	4.00	16.00	4.00	4.00	16.00
NO.1+4.7	4.70	4.60	4.60	21.62	4.00	4.00	18.80	4.00	4.00	18.80	4.00	4.00	18.80
NO.2	5.30	4.60	4.60	24.38	4.00	4.00	21.20	4.00	4.00	21.20	4.00	4.00	21.20
NO.2+5.0	5.00	4.60	4.60	23.00	4.00	4.00	20.00	4.00	4.00	20.00	4.00	4.00	20.00
NO.3	5.00	4.00	4.30	21.50	4.00	4.00	20.00	4.00	4.00	20.00	4.00	4.00	20.00
NO.3+1.7	1.70	4.27	4.14	7.03	4.27	4.14	7.03	4.27	4.14	7.03	4.27	4.14	7.03
NO.3+2.3	0.60	5.08	4.68	2.81	5.08	4.68	2.81	5.08	4.68	2.81	5.08	4.68	2.81
NO.3+3.9	1.60	0.00	2.54	4.06	0.00	2.54	4.06	0.00	2.54	4.06	0.00	2.54	4.06
合計				122.80			109.90			109.90			109.90

## 舗装工数量計算書

測点	距離 (m)	路肩表層(5cm)			路肩上層路盤(10cm)			路肩下層路盤(15cm)					
		長さ(m)	平均	数量(m <sup>2</sup> )	長さ(m)	平均	数量(m <sup>2</sup> )	長さ(m)	平均	数量(m <sup>2</sup> )	長さ(m)	平均	数量(m <sup>2</sup> )
NO.0+6.0		0.60			0.60			0.60					
NO.1	4.00	0.60	0.60	2.40	0.60	0.60	2.40	0.60	0.60	2.40			
NO.1+4.7	4.70	0.60	0.60	2.82	0.60	0.60	2.82	0.60	0.60	2.82			
NO.2	5.30	0.60	0.60	3.18	0.60	0.60	3.18	0.60	0.60	3.18			
NO.2+5.0	5.00	0.60	0.60	3.00	0.60	0.60	3.00	0.60	0.60	3.00			
NO.3	5.00	0.00	0.30	1.50	0.00	0.30	1.50	0.00	0.30	1.50			
NO.3+1.7	1.70	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00			
合計				12.90			12.90			12.90			

# 重力式擁壁



※水抜きパイプ (VP φ 75) は2.5m<sup>2</sup>に1箇所設けること

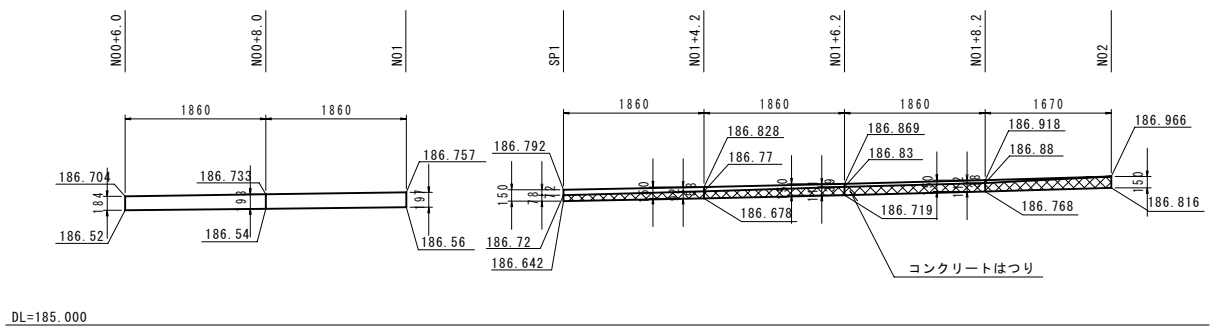
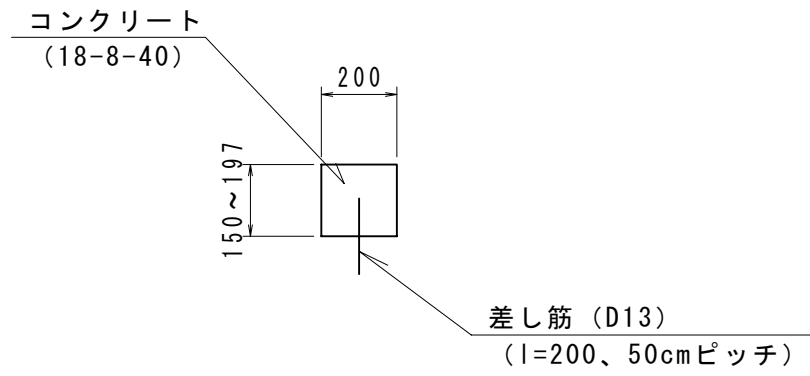


# 工種名：重力式擁壁

全部当り

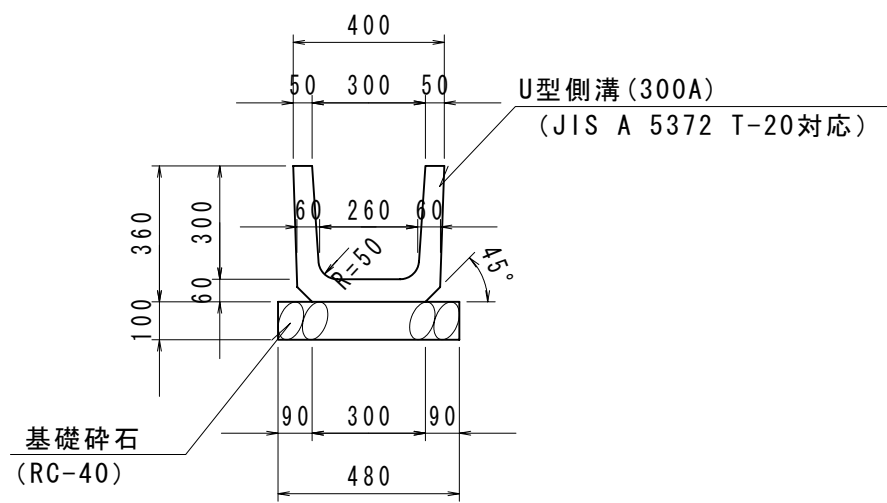
種別	細目	単位	式	数量	備考
コンクリート	18-8-40	m3	$V = (0.400+1.400)/2 \times 2.000 \times 10.530 = 18.954$	19.0	
型枠	一般型枠	m2	斜距離： $\times 1.118 (1:0.5)$ $A = (2.000+2.000 \times 1.118) \times 10.530 = 44.605$ 端部： $A = (0.400+1.400)/2 \times 2.000 \times 2 = 3.600$ $\therefore$ 合計： $A = 44.605+3.600 = 48.205$	48.2	
基礎砕石	RC-40:t=150	m2	$A = 1.600 \times 10.530 = 16.848$	16.8	
基面整正		m2	$A = 1.600 \times 10.530 = 16.848$	16.8	
水抜きパイプ	VPφ75	m	$N = 2.000 \times 10.530 / 2.5 = 8.424 \approx 9$ 平均長： $L = 1.0\text{m}$ $\therefore L = 1.00 \times 9.0 = 9.0$	9.0	
透水板	300×300×50	枚	$N = 9.0$	9.0	

# 側溝嵩上げ工





# U型側溝



# 工種名：U型側溝

10m当り

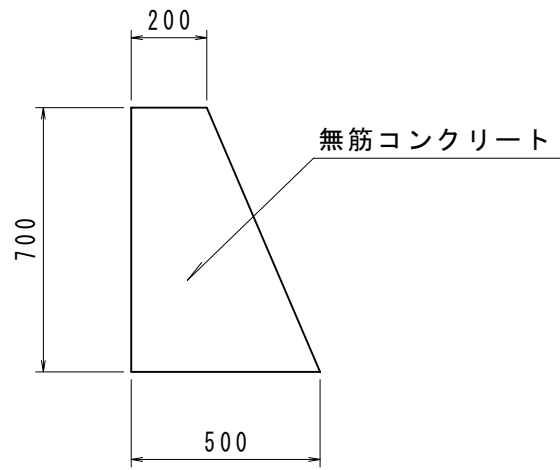
種 別	細 目	単 位	式	数 量	備 考
U 型 側 溝	300A (JIS A 5372) T-20対応	個	$N = 10.000/0.600 = 16.667$	16.7	70kg/個未満
基 礎 砕 石	RC-40:t=100	m2	$A = 0.480*10.000 = 4.800$	4.8	
基 面 整 正			$A = 0.480*10.000 = 4.800$	4.8	

# 工種名：コンクリートはつり

全部当り

種別	細目	単位	式	数量	備考
コンクリートはつり	無筋	m3	$V = ((0.078+0.092)/2*1.860+(0.092+0.111)/2*1.860+(0.111+0.112)/2*1.860+(0.112+0.150)/2*1.670)*0.200 = 0.155$	0.16	

# 既設擁壁取壊工



# 工種名：既設擁壁取壊工

全部当り

種別	細目	単位	式	数量	備考
Co	取壊	無筋	m3	$V = (0.200+0.500)/2*0.700*19.600 = 4.802$	4.8



## 舗装取壊工数量計算書

測点	距離 (m)	アスファルト舗装取壊(5cm)											
		長さ(m)	平均	数量(m <sup>2</sup> )	長さ(m)	平均	数量(m <sup>2</sup> )	長さ(m)	平均	数量(m <sup>2</sup> )	長さ(m)	平均	数量(m <sup>2</sup> )
NO.0+6.0		3.70											
NO.1	4.00	3.70	3.70	14.80									
NO.1+4.7	4.70	2.60	3.15	14.81									
NO.2	5.30	2.60	2.60	13.78									
NO.2+5.0	5.00	2.60	2.60	13.00									
NO.3	5.00	2.60	2.60	13.00									
NO.3+1.3	1.30	2.60	2.60	3.38									
NO.3+2.3	1.00	5.08	3.84	3.84									
NO.3+3.9	1.60	0.00	2.54	4.06									
合 計				80.67									

## 舗装切断工延長集計表

舗装切断工	延長 (m)	舗装切断工	延長 (m)
アスファルト切断 (t=5cm)			
NO. 0+6. 0	3.7		
NO. 3+3. 9	5.2		
合計	8.9		





# 工種名：As殻処分

全部当り

種別	細目	単位	式	数量	備考
As 殻 処 分	アスファルト舗装	m3	V = 80.67*0.05 = 4.03	4.0	