

## 1 工区数量計算書

## 数量総括表 (1工区)

工種	種別	細別	規格	単位	数量		摘要
					当初	変更	
土工	作業土工	床掘	土砂	m <sup>3</sup>	250		
		埋戻	流用土	m <sup>3</sup>	150		
		基盤整正		m <sup>2</sup>	110		
	残土処理工	土砂運搬		m <sup>3</sup>	80		
排水構造物工	排水工	L型水路工	H=900	m	19		
		〃	H=1200	m	51		
		〃	H1200 柵部	m	1		
		L型水路材料		式	1		
	函渠工	上蓋式U型側溝用横断暗渠工	300用	m	6		
		BOXカルバート	B=1600 H=900	m	4		
		BOXカルバート材料	B=1600 H=900	式	1		
擁壁工	現場打擁壁工	小型重力式擁壁	H=1.00	m	34		
		小口止擁壁(1)	L=1.6m	箇所	1		
		小口止擁壁(2)	L=0.8m	箇所	1		
		張コンクリート工		m <sup>2</sup>	3		
構造物撤去工	排水構造物撤去工	構造物取壊し	有筋コンクリート	m <sup>3</sup>	17		
		殻運搬、処分費		m <sup>3</sup>	17		
		コンクリート切断工		m	71		
		汚泥処分		m <sup>3</sup>	0.20		

## 土工集計表(1工区)

名称	規格	単位	数量	摘要
作業土工				
床掘		m <sup>3</sup>	247 0	228.2+18.8
埋戻		m <sup>3</sup>	150 7	138.7+12.0
基盤整正		m <sup>2</sup>	106 5	
残土処理工				
土砂運搬		m <sup>3</sup>	79 5	

## 土 工 計 算 書

(1式 当り)

名 称	計 算 式	単位	
L型水路、ボックス	L=75.6m		
床掘	計算書より = 228.2	m <sup>3</sup>	
埋戻	計算書より = 138.7	m <sup>3</sup>	
残土	89.5	m <sup>3</sup>	
小型重力式擁壁	L=34.0m (18.0+16.0)		
床掘	$0.5 \times 16.0 + 0.6 \times 18.0 = 18.8$	m <sup>3</sup>	
埋戻	$0.3 \times 16.0 + 0.4 \times 18.0 = 12.0$	m <sup>3</sup>	
残土	6.8	m <sup>3</sup>	
残土処理	$(228.2+18.8) - (138.7+12.0) / 0.9 = 79.5$	m <sup>3</sup>	
基面整正			
L型水路	$(1.12 \times (51.4+18.7)) + (0.72 \times 1.0) = 79.2$	m <sup>2</sup>	
ボックス	$2.1 \times 4.1 = 8.6$	m <sup>2</sup>	
小型擁壁	$0.55 \times (18.0+16.0) = 18.7$	m <sup>2</sup>	
合計	= 106.5	m <sup>2</sup>	

土工計算書

測 点	点間距離 (m)	床 掘		埋 戻						摘 要
		断面	平均断面 数量	断面	平均断面 数量	断面	平均断面 数量	断面	平均断面 数量	
No.0		2.7		1.4						
+22.75	22.75	3.3	3.0 68.3	1.9	1.7 37.5					
+42.70	19.95	2.2	2.8 54.9	1.5	1.7 33.9					
+51.15	8.45	2.3	2.3 19.0	1.5	1.5 12.7					
+56.50	5.35	4.5	3.4 18.2	3.2	2.4 12.6					
+75.60	19.10	2.6	3.6 67.8	1.2	2.2 42.0					
小 計	75.6		228.2		138.7					

## 数量計算書(1工区)

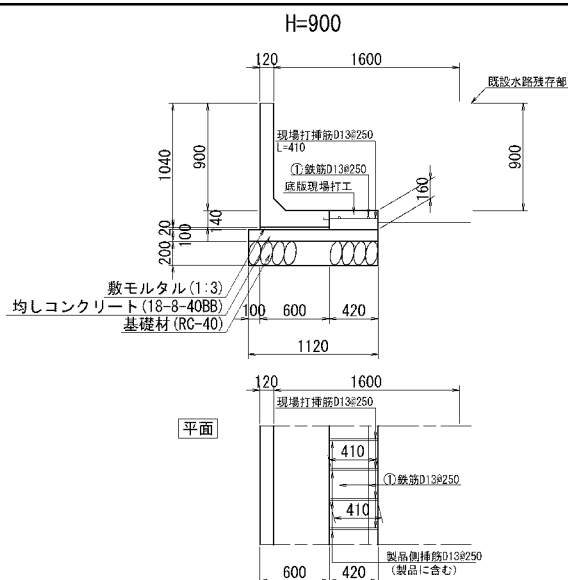
L型水路工		一式当り		
名 称	規 格	計 算 式	小 計	数 量
(据付工)				
据 付 工	H≤1.0m	L= 18.664	= 18.664	m 18.66
	1.0<H≤2.0m	L= 52.369-1.0	= 51.369	51.37
	榑部 1.0<H≤2.0m	L= 1.0	= 1.000	1.00
(材 料)				
L型水路工 (H-900)	標準 L=2.0m	N= 3	=	個 3
— 〃 —	短切 L=1.920m	N= 1	=	個 1
— 〃 —	短切 L=1.918m	N= 1	=	個 1
— 〃 —	短切 L=1.867m	N= 1	=	個 1
— 〃 —	短切 L=1.833m	N= 1	=	個 1
— 〃 —	短切 L=1.266m	N= 1	=	個 1
— 〃 —	短切 L=1.000m	N= 1	=	個 1
— 〃 —	短切 L=0.962m	N= 1	=	個 1
— 〃 —	短切 L=0.820m	N= 1	=	個 1
— 〃 —	斜切 L=1.053/1.078m	N= 1	=	個 1
L型水路工 (H-1,200)	標準 L=2.0m	N= 18	=	個 18
— 〃 —	短切 L=1.971m	N= 1	=	個 1
— 〃 —	短切 L=1.932m	N= 1	=	個 1
— 〃 —	短切 L=1.678m	N= 1	=	個 1
— 〃 —	短切 L=1.346m	N= 1	=	個 1
— 〃 —	短切 L=1.000m	N= 1	=	個 1
— 〃 —	斜切 L=1.024/1.050m	N= 1	=	個 1
— 〃 —	斜切 L=1.646/1.696m	N= 2	=	個 2
— 〃 —	横穴 L=2.0m	N= 1 (□700×700)	=	個 1
— 〃 —	横穴 L=2.0m	N= 1 (□800×900)	=	個 1

# 単位数量計算書 (1工区)

L型水路工 (H=900)

10.0m当り

## 略 図



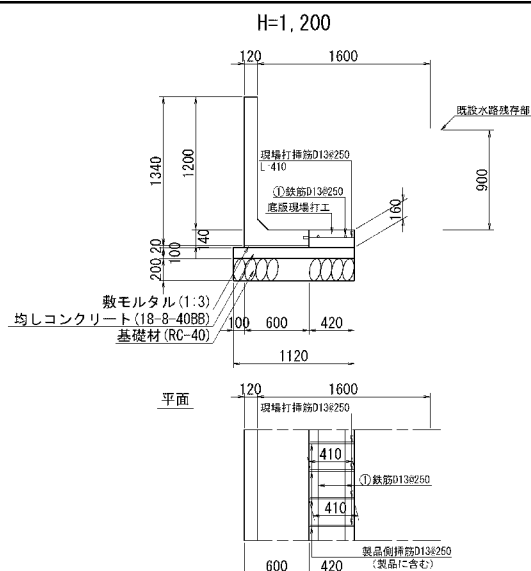
名 称	規 格	計 算 式	数 量
現場打コンクリート	24-8-25BB	$V = 0.42 \times 0.16 \times 10.0$	m <sup>3</sup> = (0.67)
現場打挿筋	SD345 D13 L=410	$N = 10.0 / 0.25$	本 = (40.00)
鉄筋	SD345 D13	$W = ((10.0 \times 2) + (0.41 \times 40)) \times 0.995$	kg = (36.22)
敷モルタル	1:3	$V = 0.60 \times 0.02 \times 10.0$	m <sup>3</sup> = (0.12)
均しコンクリート	18-8-40BB	$V = 1.12 \times 0.10 \times 10.0$	m <sup>3</sup> = (1.12)
同上型枠		$A = 0.10 \times 2 \times 10.0$	m <sup>2</sup> = (2.00)
基礎材	RC-40, t=20cm	$A = 1.12 \times 10.0$	m <sup>2</sup> = (11.20)
基面整正		$A = 1.12 \times 10.0$	m <sup>2</sup> = (11.20)

# 単位数量計算書 (1工区)

L型水路工 (H-1, 200)

10.0m当り

## 略 図



名 称	規 格	計 算 式	数 量
現場打コンクリート	24-8-25BB	$V = 0.42 \times 0.16 \times 10.0$	m <sup>3</sup> = (0.67)
現場打挿筋	SD345 D13 L=410	$N = 10.0 / 0.25$	本 = (40.00)
鉄筋	SD345 D13	$W = ((10.0 \times 2) + (0.41 \times 40)) \times 0.995$	kg = (36.22)
敷モルタル	1:3	$V = 0.60 \times 0.02 \times 10.0$	m <sup>3</sup> = (0.12)
均しコンクリート	18-8-40BB	$V = 1.12 \times 0.10 \times 10.0$	m <sup>3</sup> = (1.12)
同上型枠		$A = 0.10 \times 2 \times 10.0$	m <sup>2</sup> = (2.00)
基礎材	RC-40, t=20cm	$A = 1.12 \times 10.0$	m <sup>2</sup> = (11.20)
基面整正		$A = 1.12 \times 10.0$	m <sup>2</sup> = (11.20)

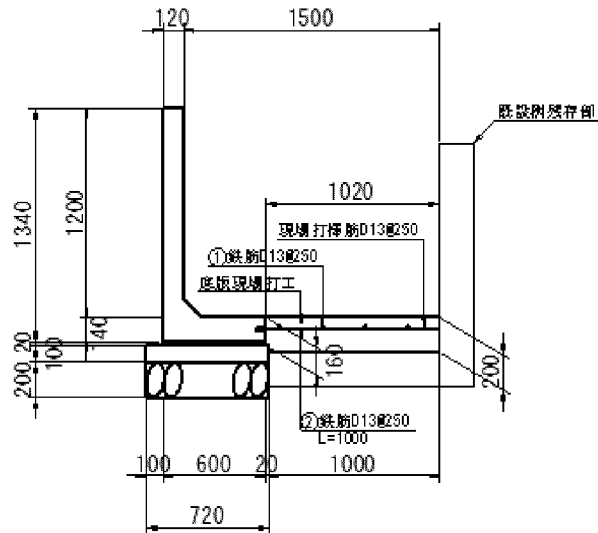


# 単位数計算書 (1工区)

L型水路工 (H-1, 200 桝部)

10.0m当り

## 略 図



名 称	規 格	計 算 式	数 量
現場打コンクリート	24-8-25BB	$V = (1.00 \times 0.20 + 0.02 \times 0.16) \times 10.0$	m <sup>3</sup> = (2.03)
現場打挿筋	SD345 D13 L=410	$N = 10.0 / 0.25$	本 = (40.00)
鉄筋	SD345 D13	$W = (10.0 \times 4 + 1.0 \times 10.0 / 0.25 + 0.41 \times 40) \times 0.995$	kg = (95.92)
敷モルタル	1:3	$V = 0.60 \times 0.02 \times 10.0$	m <sup>3</sup> = (0.12)
均しコンクリート	18-8-40BB	$V = 0.72 \times 0.10 \times 10.0$	m <sup>3</sup> = (0.72)
同上型枠		$A = 0.10 \times 2 \times 10.0$	m <sup>2</sup> = (2.00)
基礎材	RC-40, t=20cm	$A = 0.72 \times 10.0$	m <sup>2</sup> = (7.20)
基面整正		$A = 0.72 \times 10.0$	m <sup>2</sup> = (7.20)

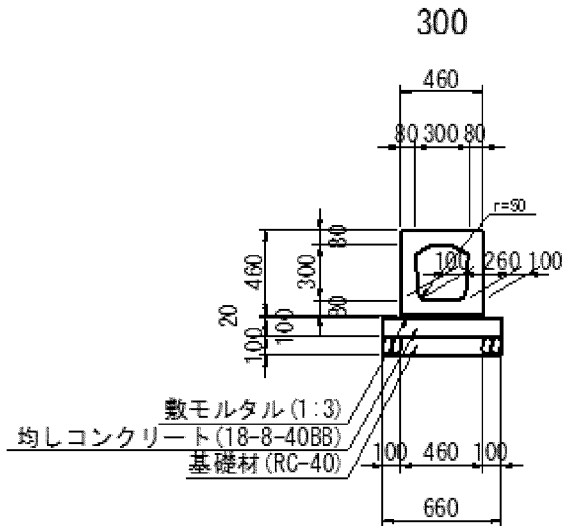


## 単位数量計算書 (1工区)

函渠工 (上ぶた式U形側溝用横断暗渠 300)

10.0m当り

略 図



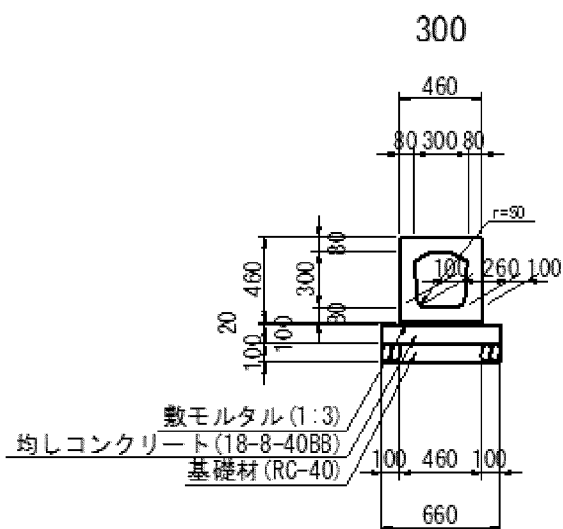
名 称	規 格	計 算 式	数 量
敷モルタル	1:3	$V = 0.46 \times 0.02 \times 10.0$	m <sup>3</sup> = (0.09)
均しコンクリート	18-8-40BB	$V = 0.66 \times 0.10 \times 10.0$	m <sup>3</sup> = (0.66)
同上型枠		$A = 0.10 \times 2 \times 10.0$	m <sup>2</sup> = (2.00)
基礎材	RC-40, t=10cm	$A = 0.66 \times 10.0$	m <sup>2</sup> = (6.60)
基面整正		$A = 0.66 \times 10.0$	m <sup>2</sup> = (6.60)

# 単位数数量計算書 (1工区)

函渠工 (上ぶた式U形側溝用横断暗渠 300)

10.0m当り

略 図



名 称	規 格	計 算 式	数 量
敷モルタル	1:3	$V = 0.46 \times 0.02 \times 10.0$	m <sup>3</sup> = (0.09)
均しコンクリート	18-8-40BB	$V = 0.66 \times 0.10 \times 10.0$	m <sup>3</sup> = (0.66)
同上型枠		$A = 0.10 \times 2 \times 10.0$	m <sup>2</sup> = (2.00)
基礎材	RC-40, t=10cm	$A = 0.66 \times 10.0$	m <sup>2</sup> = (6.60)
基面整正		$A = 0.66 \times 10.0$	m <sup>2</sup> = (6.60)

# 擁壁工計算書

(1式 当り)

名 称	計 算 式	単 位	
現場打擁壁工			
小型重力式擁壁	10m 当たり L=34.0m(18.0+16.0)		
コンクリート	$1/2(0.15+0.45) \times 10.0 = 3.0$	m <sup>3</sup>	3
型枠	$(1.00+1.02) \times 10.0 = 20.2$	m <sup>2</sup>	20.2
均しコンクリート	$0.10 \times 0.45 \times 10.0 = 0.45$	m <sup>3</sup>	0.5
同上型枠	$0.1 \times 2 \times 10.0 = 2.00$	m <sup>2</sup>	2.0
基礎碎石	$0.55 \times 10.0 = 5.5$	m <sup>2</sup>	5.5
小口止擁壁 (1)	L=1.6m	箇所	1
(1箇所当たり)			
コンクリート	$1/2(0.3+0.96) \times 2.2 \times 1.6 = 2.22$	m <sup>3</sup>	2.2
型枠	$((2.2+2.297) \times 1.6) + (1/2(0.3+0.96) \times 2.2) = 8.58$	m <sup>2</sup>	8.6
均しコンクリート	$0.1 \times 1.06 \times 1.6 = 0.17$	m <sup>3</sup>	0.2
同上型枠	$0.2 \times 1.6 = 0.32$	m <sup>2</sup>	0.3
基礎碎石	$1.16 \times 1.6 = 1.86$	m <sup>2</sup>	1.9
小口止擁壁 (2)	L=0.8m	箇所	1
(1箇所当たり)			
コンクリート	$1/2(0.3+0.72) \times 1.4 \times 0.8 = 0.57$	m <sup>3</sup>	0.6
型枠	$((1.40+1.462) \times 0.8) + (1/2(0.3+0.72) \times 1.4) = 3.00$	m <sup>2</sup>	3.0
均しコンクリート	$0.1 \times 0.82 \times 0.8 = 0.065$	m <sup>3</sup>	0.07
同上型枠	$0.2 \times 0.8 = 0.16$	m <sup>2</sup>	0.2
基礎碎石	$0.92 \times 0.8 = 0.736$	m <sup>2</sup>	0.74
張コンクリート工	t = 10 c m = 3.3	m <sup>2</sup>	3

## 撤 去 工 計 算 書

( 1式当り)

名 称	計 算 式	単 位	
構造物取壊	有筋コンクリート		
①重力式擁壁	撤去工平面図より = 1.96	m <sup>3</sup>	
②水路工	撤去工平面図より = 8.94	m <sup>3</sup>	
③床版工	撤去工平面図より = 1.50	m <sup>3</sup>	
④基礎工 (1)	撤去工平面図より = 0.75	m <sup>3</sup>	
⑤基礎工 (2)	撤去工平面図より = 2.90	m <sup>3</sup>	
⑥暗渠	撤去工平面図より = 0.16	m <sup>3</sup>	
⑦台付け管	撤去工平面図より = 0.09	m <sup>3</sup>	
⑧集水桝	撤去工平面図より = 0.59	m <sup>3</sup>	
	計 = 16.89	m <sup>3</sup>	16.9
コンクリート切 断	52.4+18.7 = 71.10	m	
汚泥処分	0.023×0.14×71.1 = 0.229	m <sup>3</sup>	0.2

## 2工区 数量計算書

数量総括表(2工区)							
工種	種別	細別	規格	単位	数量		摘要
					当初	変更	
土工	作業土工	床掘	土砂	m <sup>3</sup>	230		
		埋戻	流用土	m <sup>3</sup>	110		
	残土処理	作業残土		m <sup>3</sup>	110		
排水構造物工	排水工	U型側溝	600×600	m	50		
		自由勾配側溝 (縦断用)	600×1100	m	6		
		#	600×1200	m	20		
		#	600×1300	m	8		
		管渠工	Φ600	m	10		
		U型側溝	PU1-600	m	16		
		ボックス カルバート	600×600	m	10		
		U型コンクリート蓋	3種PC4PU3-500用	枚	90		
		U型グレーチング蓋	T25 細目 622*125*500	枚	10		
		自由勾配側溝 コンクリート蓋	600用	枚	27		
		自由勾配側溝 グレーチング蓋	T25 細目	枚	7		
集水樹工	集水樹	(4)	1000×1000×1000 Gr付 細目 t25	基	1		
		(5)	800×800×1000 編鋼板蓋	基	1		
		(6)	800×800×800 編鋼板蓋	基	1		
		(7)	600×600×800 Gr付 細目 t25	基	1		
		(8)	600×600×1000 Gr付 細目 t25	基	0		
		(9)	600×600×1200 Gr付 細目 t25	基	2		
舗装工	舗装工	表層工	再生密粒度アスコン t=3cm	m <sup>2</sup>	49		
		路盤工	RC-40 t=16cm	m <sup>2</sup>	49		
撤去工	構造物撤去工	構造物取壊し	有筋コンクリート	m <sup>3</sup>	1		
		殻運搬処理	有筋コンクリート	m <sup>3</sup>	1		
		舗装版切断	AS t=4cm	m	100		
		汚泥処理		m <sup>3</sup>	0.1		
		舗装取壊し	AS	m <sup>2</sup>	49		
		殻運搬処理	AS	m <sup>3</sup>	2		
除草、伐採、処分工	草運搬処分			m <sup>2</sup> (Kg)	100 (100)		100m <sup>2</sup> ×1.0kg/m <sup>2</sup>
		幹、枝葉処分		t	4		100×40kg/m <sup>2</sup>
		根、株処分		t	1		100×10kg/m <sup>2</sup>
		竹処分		t	2		100×20kg/m <sup>2</sup>
		竹根処分		t	5		100×50kg/m <sup>2</sup>
		収集、運搬		t	12		
		伐採	1	式	1		



## 土工集計表（2工区）

名 称	規 格	单 位	数 量		摘 要
床掘		m <sup>3</sup>	225	1	
埋戻		m <sup>3</sup>	106	8	
残土処理		m <sup>3</sup>	106	4	

## 土工計算書（2工区）

（1式 当り）

名 称	計 算 式			単位	
床掘					
ボックス	土工図より	$2.3 \times 10.8$	$= 24.8$	$m^3$	
U型側溝 PU600	土工図より	$1.0 \times 16.6$	$= 16.6$	$m^3$	
管渠	土工図より	$1.7 \times 11.1$	$= 18.9$	$m^3$	
U型側溝 600*600	土工図より	$1.5 \times 52.2$	$= 78.3$	$m^3$	
自由勾配（縦断） 600*700	土工図より	$1.7 \times$	$= 0.0$	$m^3$	
自由勾配（縦断） 600*800	土工図より	$1.8 \times$	$= 0.0$	$m^3$	
自由勾配（縦断） 600*1100	土工図より	$2.3 \times 6.8$	$= 15.6$	$m^3$	
自由勾配（縦断） 600*1200	土工図より	$2.5 \times 20.0$	$= 50.0$	$m^3$	
自由勾配（縦断） 600*1300	土工図より	$2.6 \times 8.0$	$= 20.8$	$m^3$	
合計		125.5	225.1	$m^3$	
埋戻					
ボックス	土工図より	$1.0 \times 10.8$	$= 10.8$	$m^3$	
U型側溝 PU600	土工図より	$0.6 \times 16.6$	$= 10.0$	$m^3$	
管渠	土工図より	$1.0 \times 11.1$	$= 11.1$	$m^3$	
U型側溝 600*600	土工図より	$0.7 \times 52.2$	$= 36.5$	$m^3$	
自由勾配（縦断） 600*700	土工図より	$0.8 \times$	$= 0.0$	$m^3$	
自由勾配（縦断） 600*800	土工図より	$0.8 \times$	$= 0.0$	$m^3$	
自由勾配（縦断） 600*1100	土工図より	$1.0 \times 6.8$	$= 6.8$	$m^3$	
自由勾配（縦断） 600*1200	土工図より	$1.1 \times 20.0$	$= 22.0$	$m^3$	
自由勾配（縦断） 600*1300	土工図より	$1.2 \times 8.0$	$= 9.6$	$m^3$	
合計		125.5	106.8	$m^3$	
残土処理		$225.1 - 106.8 / 0.9$	$= 106.4$	$m^3$	

排水構造物工集計表 (2工区)				
名 称	規 格	単 位	数 量	延長
排水工				
U型側溝	600×600	m	50	50.0
自由勾配側溝 (縦断用)	600×1100	m	6	6.0
〃	600×1200	m	20	20.0
〃	600×1300	m	8	8.0
管渠工	Φ 6 0 0	m	10	10.0
U型側溝	PU1-600	m	16	15.5
ボックス カルバート	600×600	m	10	10.0
U型コンクリート蓋	3種PC4PU3-500用	枚	90	
U型グレーチング蓋	T25 細目 622*125*500	枚	10	
自由勾配側溝 コンクリート蓋	600用	枚	27	
自由勾配側溝 グレーチング蓋	T25 細目	枚	7	
集水柵工				
集水柵 (4)	1000×1000×1000 Gr付 細目 t.25	基	1	1.4
集水柵 (5)	800×800×1000 縞鋼板蓋	基	1	1.1
集水柵 (6)	800×800×800 縞鋼板蓋	基	1	1.1
集水柵 (7)	600×600×800 Gr付 細目 t.25	基	1	0.8
集水柵 (9)	600×600×1200 Gr付 細目 t.25	基	2	1.6



## 撤去工計算書 (2工区)

( 1式当り)

名 称	計 算 式	単 位	
⑥集水桝	撤去工平面図より = 0.29	m <sup>3</sup>	
⑦U字溝300B	撤去工平面図より = 0.52	m <sup>3</sup>	
コンクリート殻	計 = 0.81	m <sup>3</sup>	1
舗装版切断 (AS) t = 4 c m	0.8 + 97.9 + 0.8 = 99.5	m	100
汚泥処理	V = (0.023 × 0.04 × 99.5) = 0.09	m <sup>3</sup>	0.1
舗装版取壊し (AS)	A = 97.9 × 0.5 = 48.90	m <sup>2</sup>	49
殻運搬処理 (AS)	48.9 × 0.04 = 1.95	m <sup>3</sup>	2