

# 数量計算書

## 1.数量総括表

工事区分	工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数 量	摘 要
道路改良							
	道 路 土 工				式	1	
		掘 削 工			式	1	
			掘 削	土 砂	m³	220	
			床 掘	土 砂	m³	130	
			掘 削	玉石	m³	11	
		埋 戻 工			式	1	
			埋 戻	土 砂	m³	30	
		残 土 処 理 工			式	1	
			残 土 処 理	土 砂	m³	320	
	排水構造物工				式	1	
		側 溝 工			式	1	
			U 型 側 溝	(3種250)	m	0	
			コンクリート蓋	(3種250)	枚	0	
			グレーチング	(3種250)	枚	0	
			U 型 側 溝	(3種300A)	m	0	
			コンクリート蓋	(3種300A)	枚	0	
			グレーチング	(3種300A)	枚	0	
			U 型 側 溝	(1種300A)	m	67	
			コンクリート蓋	(1種300A)	枚	128	
			ファイコン 蓋	300	枚	6	
			自由勾配側溝	(横断用)(VS250×300～400)	m	0	
			グレーチング	(3種250)	枚	0	
		集 水 枳 工			式	1	
			集水枳(1)	PU枳 250×250A	箇所	0	
			集水枳(2)	AS枳 300×300×600	箇所	3	
			集水枳(3)	AS枳 800×800×1500	箇所	0	

工事区分	工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数 量	摘 要
	ブロック積工						
		ブロック積工(1)					
			ブロック積面積	1:0.3 控え35cm 裏コンt=10cm	m <sup>2</sup>	41	
			裏込コンクリート	18-8-25BB t=100	m <sup>3</sup>	4.1	
			裏 込 材	RC-40	m <sup>3</sup>	5.8	
			良 質 土 埋 戻		m <sup>3</sup>	11	
			目 地 材	エラストイトt=10	m <sup>2</sup>	1.0	
			水 抜 パ イ プ	VP φ 50 L=0.5m	m	4.0	
			吸 出 防 止 材	300×300×30	m <sup>2</sup>	0.7	
			張コンクリート	18-8-25BB t=100	m <sup>3</sup>	1.0	
			天 端 工		m	38.7	
			基 礎 工		m	39.4	
			小 口 止		箇所	1.0	
		ブロック積工(2)					
			ブロック積面積	1:0.3 控え35cm 裏コンt=10cm	m <sup>2</sup>	53	
			裏込コンクリート	18-8-25BB t=100	m <sup>3</sup>	5.3	
			裏 込 材	RC-40	m <sup>3</sup>	12	
			良 質 土 埋 戻		m <sup>3</sup>	7.8	

工事区分	工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数 量	摘 要
			目 地 材	エラストイトt=10	m <sup>2</sup>	1.3	
			水 抜 パ イ プ	VP φ 50 L=0.5m	m	6.5	
			吸 出 防 止 材	300×300×30	m <sup>2</sup>	1.2	
			張コンクリート	18-8-25BB t=100	m <sup>3</sup>	0.7	
			天 端 工		m	28.9	
			基 礎 工		m	30.0	
	舗 装 工				式	1	
		車 道 舗 装			式	1	
			下 層 路 盤	再生切込碎石 RC-40 t=20cm	m <sup>2</sup>	0	
			表 層	再生密粒度アスコン TOP13 t=5cm	m <sup>2</sup>	0	
		歩 道 舗 装			式	1	
			路 盤	再生切込碎石 RC-40 t=10cm	m <sup>2</sup>	144	
			表 層	再生密粒度アスコン TOP13 t=3cm	m <sup>2</sup>	144	
	縁 石 工				式	1	
		縁 石 工			式	1	
			歩車道境界ブロック	200型	m	59	

工事区分	工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数 量	摘 要
	構造物撤去				式	1	
		構造物取壊			式	1	
			コンクリート取壊	鉄筋コンクリート	m <sup>3</sup>	1	
			コンクリート取壊	無筋コンクリート	m <sup>3</sup>	12	
			舗装版切断	t=5cm	m	4	
			舗装取壊	t=5cm	m <sup>2</sup>	2	
			石 積	土工へ計上	m <sup>3</sup>	11	
			殻運搬処理	鉄筋コンクリート	m <sup>3</sup>	1	
			殻運搬処理	無筋コンクリート	m <sup>3</sup>	12	
			殻運搬処理	舗装版	m <sup>3</sup>	0.1	
		構造物撤去			式	1	
			グレーチング 撤 去	1000×300	kg	36	
			縞鋼板蓋撤	t=2.3mm	kg	453	

## 2.土工数量計算書

1式当り

種 別	細 別	規 格	単 位	数 量
-----	-----	-----	-----	-----

[illegible]



土工数量計算書

掘削工  
掘削 (土砂)  
V= 221.5 = 221.5 m3

作業土工  
床掘 (土砂)  
V1=土工 = 126.3 m3  
V2=桷 = 0.1 m3  
V3= = m3  
V = 126.4 m3

埋戻  
V1=土工 = 31.4 m3  
V2=桷 = 0.1 m3  
V3= = m3  
V = 31.5 m3

作業残土処理 (土砂)  
V= 掘削+床掘- (埋戻) /0.9  
= 221.5+126.4+11.4-(31.5)/0.9 = 324.3 m3

掘削工  
掘削 (石積) 構造物撤去工数量計算書  
石積より  
V= 11.4 = 11.4 m3

# 土 工 数 量 計 算 書

測 点	距 離	掘削(土砂)			床堀(土砂)			埋戻			断 面 平均断面 数 量			備 考
		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 +0.000		0.0	—	—	0.9	—	—	0.4	—	—				
NO. 0 +1.600	1.600	0.0	0.00	0.00	1.3	1.10	1.76	0.5	0.45	0.72				
NO. 0 +2.900	1.300	0.0	0.00	0.00	1.3	1.30	1.69	0.5	0.50	0.65				
NO. 0 +9.630	6.730	5.2	2.60	17.50	1.9	1.60	10.77	0.5	0.50	3.37				
NO. 0 +11.896	2.266	5.8	5.50	12.46	1.9	1.90	4.31	0.5	0.50	1.13				EC. -1
NO. 0 +14.950	3.054	5.5	5.65	17.26	1.9	1.90	5.80	0.5	0.50	1.53				
NO. 0 +19.630	4.680	6.4	5.95	27.85	1.9	1.90	8.89	0.5	0.50	2.34				
NO. 1 +3.000	3.370	6.4	6.40	21.57	1.9	1.90	6.40	0.5	0.50	1.69				
同所		5.0			1.9			0.5						
NO. 1 +7.200	4.200	5.0	5.00	21.00	1.9	1.90	7.98	0.5	0.50	2.10				
NO. 1 +11.551	4.351	3.6	4.30	18.71	2.1	2.00	8.70	0.5	0.50	2.18				SP. 1
NO. 1 +17.800	6.249	4.7	4.15	25.93	2.0	2.05	12.81	0.5	0.50	3.12				
NO. 2 +2.700	4.900	4.7	4.70	23.03	2.0	2.00	9.80	0.5	0.50	2.45				
同所		2.2			1.9			0.3						
NO. 2 +8.460	5.760	2.2	2.20	12.67	1.9	1.90	10.94	0.3	0.30	1.73				EC.1
NO. 3 +1.000	12.540	0.6	1.40	17.56	1.9	1.90	23.83	0.5	0.40	5.02				
NO. 3 +7.630	6.630	1.2	0.90	5.97	1.9	1.90	12.60	0.5	0.50	3.32				
合 計	67.630			m <sup>3</sup> 221.5			m <sup>3</sup> 126.3			m <sup>3</sup> 31.4				

### 3.排水構造物工数量計算書

## 排水構造物工数量集計表

1式当り

[illegible]

# 排水構造物工数量調書

名 称	測 点			数 量	摘 要
	左・右	自	至		
U型側溝 (3種250)	左	付近 NO. 2 +2. 840	付近 EC. 1 +0. 000	0. 00	
	左	付近 EC. 1 +0. 450	付近 NO. 3 +7. 630	0. 00	
			合計	m 0. 00	
U型側溝 (3種300A)	左	付近 NO. 0 +0. 700	付近 NO. 1 +3. 050	0. 00	
			合計	m 0. 0	
U型側溝 (1種300A)	右	付近 NO. 0 +0. 000	付近 EC. 1 +0. 000	47. 30	
	右	付近 EC. 1 +0. 450	付近 NO. 3 +5. 950	17. 00	
	右	付近 NO. 3 +6. 200	付近	2. 80	
			合計	m 67. 1	
自由勾配側溝 (横断用) (250×300～400)	左右	付近 EC. 1 +0. 230	付近	0. 00	
			合計	m 0. 00	
集水枥(1) PU枥(250×250A)	左	付近 EC. 1 +0. 230	付近	0. 00	
			合計	箇所 0	

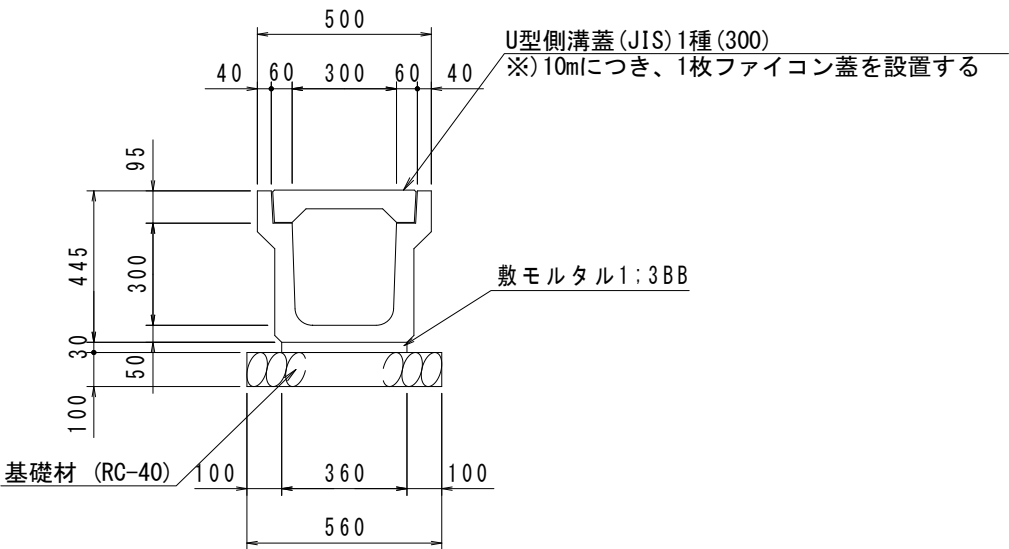
# 排水構造物工数量調書

[illegible]

作 業 土 工 合 計					(1式当り)	
名 称	計 算				単位	数 量
床堀	自由勾配側溝 V= 0 +	集水桝(1) 0 +	集水桝(2) 0.128			
	集水桝(3) + 0			= 0.128	m <sup>3</sup>	0.13
埋戻	自由勾配側溝 V= 0 +	集水桝(1) 0 +	集水桝(2) 0.128			
	集水桝(3) + 0			= 0.128	m <sup>3</sup>	0.13

U 型 側 溝 (1種300A)

(10m当り)

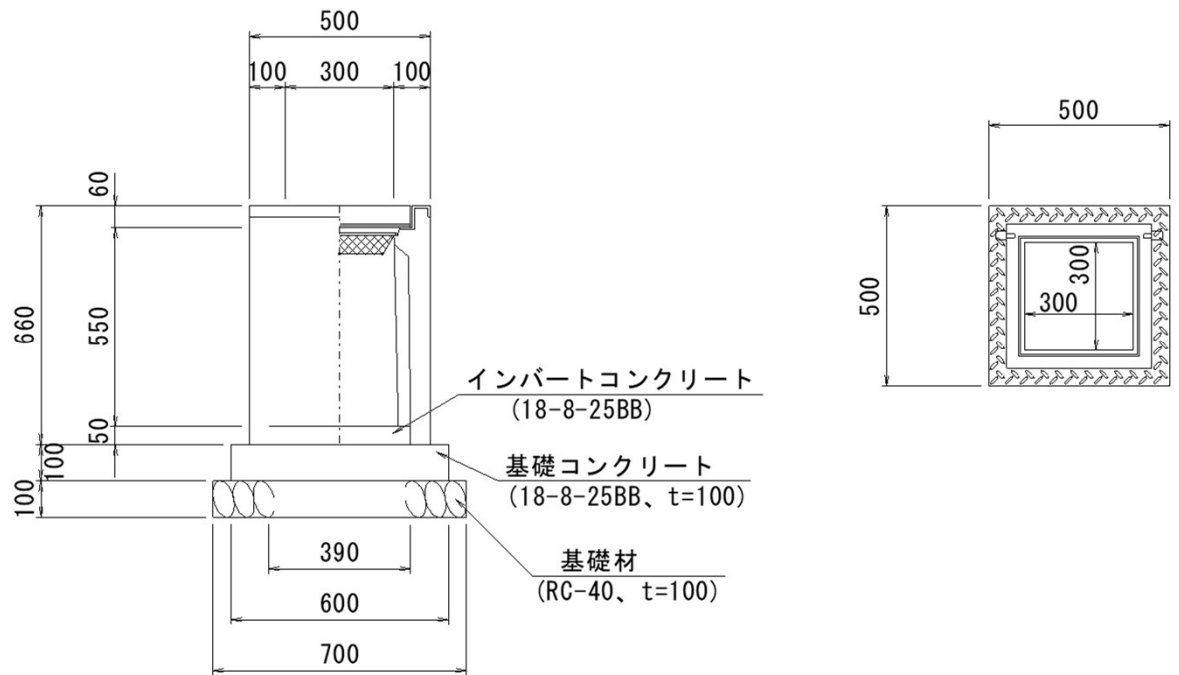


名 称	計 算	単位	数 量
U型側溝 (1種300A)	$L = 10.000$	m	10.0
敷モルタル (1:3BB)	$V = 0.360 \times 0.030 \times 10.000 = 0.108$	m <sup>3</sup>	0.11
基 礎 材 (RC-40 t=100)	$A = 0.560 \times 10.000 = 5.600$	m <sup>2</sup>	5.60
コンクリート蓋 (1種300用)	$N = 10.000 \div 0.500 - 1 = 19.000$	枚	19.00
ファイコン蓋 (300用)	$N = 10\text{mにつき}1\text{枚設置} = 1.000$	枚	1.00



# 集 水 枡 (2)

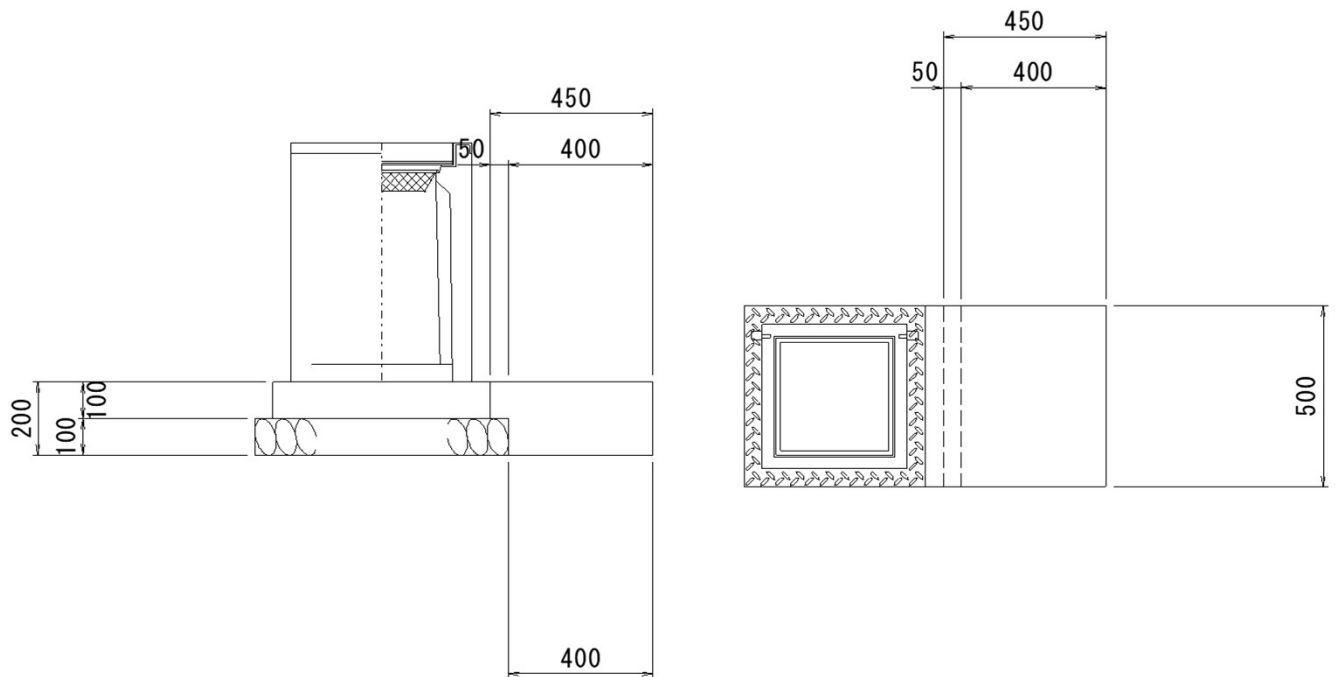
(10基当り)



名 称	計	算	単位	数 量
AS枡 ( 300×300×600 )	N=	= 10.000	基	10.00
インバートコンクリート (18-8-25BB) (t=50)	V= 0.390 × 0.390 × 0.050 × 10.000	= 0.076	m <sup>3</sup>	0.08
基礎コンクリート (18-8-40BB) (t=100)	V= 0.600 × 0.600 × 0.100 × 10.000	= 0.360	m <sup>3</sup>	0.36
同上型枠	A= 0.600 × 0.100 × 4 × 10.000	= 2.400	m <sup>2</sup>	2.40
基礎材 (RC-40 t=100)	A= 0.700 × 0.700 × 10.000	= 4.900	m <sup>2</sup>	4.90
グレーチング蓋 (300×300用)	N=	= 10.000	枚	10.00

# 集 水 枥 (2)

(1式当り)



名 称	計 算	単位	数 量
作業土工 床堀	$V = ( 0.450 \times 0.100 + 0.400 \times 0.100 )$ $\times 0.500 \times 3 = 0.128$	m <sup>3</sup>	0.13
埋戻	$V = ( 0.450 \times 0.100 + 0.400 \times 0.100 )$ $\times 0.500 \times 3 = 0.128$	m <sup>3</sup>	0.13

#### 4.ブロック積工数量計算書

## ブロック積工 数量集計表

1式当り

種 別	細 別	規 格	単 位	数 量
ブロック積工(1)				
	ブロック積面積	1:0.3 控え35cm 裏コンt=10cm	m <sup>2</sup>	41
	裏込コンクリート	18-8-25BB t=100	m <sup>3</sup>	4.1
	裏 込 材	RC-40	m <sup>3</sup>	5.8
	良 質 土 埋 戻		m <sup>3</sup>	11
	目 地 材	エラストイトt=10	m <sup>2</sup>	1.0
	水 抜 パ イ プ	VP φ 50 L=0.5m	m	4.0
	吸 出 防 止 材	300×300×30	m <sup>2</sup>	0.7
	張コンクリート	18-8-25BB t=100	m <sup>3</sup>	1.0
	天 端 工		m	38.7
	基 礎 工		m	39.4
	小 口 止		箇所	1.0
ブロック積工(2)				
	ブロック積面積	1:0.3 控え35cm 裏コンt=10cm	m <sup>2</sup>	53
	裏込コンクリート	18-8-25BB t=100	m <sup>3</sup>	5.3
	裏 込 材	RC-40	m <sup>3</sup>	12
	良 質 土 埋 戻		m <sup>3</sup>	7.8
	目 地 材	エラストイトt=10	m <sup>2</sup>	1.3
	水 抜 パ イ プ	VP φ 50 L=0.5m	m	6.5
	吸 出 防 止 材	300×300×30	m <sup>2</sup>	1.2
	張コンクリート	18-8-25BB t=100	m <sup>3</sup>	0.7
	天 端 工		m	28.9
	基 礎 工		m	30.0

# ブロック積工 数量調書

[illegible]

ブ ロ ッ ク 積 (1)				(1式当り)	
名 称	計 算			単位	数 量
ブロック積 1:0.3 裏コンt=10cm 控35cm	A1=	$1/2 \times (0.54 + 0.85) \times 0.33$	= 0.229		
	A2=	$0.85 \times 1/2 \times (3.28 + 3.03)$	= 2.682		
	A3=	$1/2 \times (0.85 + 0.62) \times 1/2 \times$			
		$(5.83 + 5.58)$	= 4.193		
	A4=	$1/2 \times (0.62 + 0.91) \times 10.00$	= 7.650		
	A5=	$1/2 \times (0.91 + 0.98) \times 2.55$	= 2.410		
	A6=	$1/2 \times (0.98 + 1.43) \times 9.99$	= 12.038		
	A7=	$1/2 \times (1.43 + 1.84) \times 1/2 \times$			
		$(4.00 + 4.61)$	= 7.039		
	A8=	$1/2 \times (1.84 + 1.01) \times 1/2 \times$			
		$(2.74 + 3.35)$	= 4.339		
		$\Sigma A$	= 40.580	m <sup>2</sup>	40.58
裏込コンクリート (18-8-25BB) t=10cm	V=	$40.580 \times 0.10$	= 4.058	m <sup>3</sup>	4.06
裏 込 材 (RC-40)	V1=	$1/2 \times 0.08 \times 0.33$	= 0.013		
	V2=	$0.08 \times 1/2 \times (3.28 + 3.03)$	= 0.252		
	V3=	$1/2 \times 0.08 \times 1/2 \times (5.83 + 5.58)$	= 0.228		
	V4=	$1/2 \times 0.10 \times 10.00$	= 0.500		
	V5=	$1/2 \times (0.10 + 0.13) \times 2.55$	= 0.293		
	V6=	$1/2 \times (0.13 + 0.28) \times 9.99$	= 2.048		
	V7=	$1/2 \times (0.28 + 0.43) \times 1/2 \times$			
		$(4.00 + 4.61)$	= 1.528		
	V8=	$1/2 \times (0.43 + 0.18) \times 1/2 \times$			
		$(2.74 + 3.35)$	= 0.929		
		$\Sigma V$	= 5.791	m <sup>3</sup>	5.79
良質土埋戻	V1=	$1/2 \times (0.25 + 0.27) \times 0.33$	= 0.086		
	V2=	$0.27 \times 1/2 \times (3.28 + 3.03)$	= 0.852		

ブ ロ ッ ク 積 (1)				(1式当り)	
名 称	計 算			単位	数 量
良質土埋戻	V3=	$0.27 \times 1/2 \times (5.83 + 5.58)$	=	1.540	
	V4=	$0.27 \times 2.55$	=	0.689	
	V5=	$0.27 \times 10.00$	=	2.700	
	V6=	$0.27 \times 9.99$	=	2.697	
	V7=	$0.27 \times 1/2 \times (4.00 + 4.61)$	=	1.162	
	V8=	$0.27 \times 1/2 \times (2.74 + 3.35)$	=	0.822	
		$\Sigma V$	=	10.548	m <sup>3</sup> 10.55
目 地 材 エラストイトt=10mm	A=	$(0.62 + 0.91 + 1.43) \times 0.350$	=	1.036	m <sup>2</sup> 1.04
水抜パイプ (VP φ 50) (L=0.5m) (N=3.0m <sup>2</sup> /1個)	A=	$40.580 - (0.465 \times 1.044 \times 39.740)$	=	21.288	m <sup>2</sup> 21.29
	N=	$21.288 \div 3.000 \approx 8$	箇所		
	L=	$8 \times 0.50$	=	4.000	m 4.00
吸出防止材 (300×300×30)	A=	$0.30 \times 0.30 \times 8$	=	0.720	m <sup>2</sup> 0.72
張コンクリート (18-8-25BB) t=10cm	V=	$39.440 \times 0.10 \times 0.240$	=	0.947	m <sup>3</sup> 0.95
天端工	L=	展開図より	=	38.720	m 38.72
基礎工	L=	展開図より	=	39.440	m 39.44

ブ ロ ッ ク 積 (2)				(1式当り)	
名 称	計 算			単位	数 量
ブロック積 1:0.3 裏コンt=10cm 控35cm	A1= 1/2 × ( 0.49 + 1.37 ) × 1/2 × ( 2.64 + 3.18 ) = 2.706				
	A2= 1/2 × ( 1.37 + 1.68 ) × 1/2 × ( 3.43 + 3.97 ) = 5.643				
	A3= 1/2 × ( 1.68 + 1.85 ) × 2.85 = 5.030				
	A4= 1/2 × ( 1.85 + 2.15 ) × 4.22 = 8.440				
	A5= 1/2 × ( 2.15 + 1.95 ) × 4.38 = 8.979				
	A6= 1/2 × ( 1.95 + 1.98 ) × 1.40 = 2.751				
	A7= 1/2 × ( 1.98 + 2.03 ) × 1.61 = 3.228				
	A8= 1/2 × ( 2.03 + 1.72 ) × 2.31 = 4.331				
	A9= 1/2 × ( 1.72 + 1.93 ) × 2.40 = 4.380				
	A10= 1/2 × ( 1.93 + 2.78 ) × 1.60 = 3.768				
	A11= 1/2 × ( 2.78 + 0.49 ) × 2.03 = 3.319				
	$\Sigma A = 52.575$			m <sup>2</sup>	52.58
裏込コンクリート (18-8-25BB) t=10cm	V= 52.575 × 0.10 = 5.258			m <sup>3</sup>	5.26
裏 込 材 (RC-40)	V1= 1/2 × 0.26 × 1/2 × ( 2.64 + 3.18 ) = 0.378				
	V2= 1/2 × ( 0.26 + 0.37 ) × 1/2 × ( 3.43 + 3.97 ) = 1.166				
	V3= 1/2 × ( 0.37 + 0.43 ) × 2.85 = 1.140				
	V4= 1/2 × ( 0.43 + 0.53 ) × 4.22 = 2.026				
	V5= 1/2 × ( 0.53 + 0.47 ) × 4.38 = 2.190				
	V6= 1/2 × ( 0.47 + 0.48 ) × 1.40 = 0.665				
	V7= 1/2 × ( 0.48 + 0.49 ) × 1.61 = 0.781				
	V8= 1/2 × ( 0.49 + 0.39 ) × 2.31 = 1.016				
	V9= 1/2 × ( 0.39 + 0.46 ) × 2.40 = 1.020				
	V10= 1/2 × ( 0.46 + 0.75 ) × 1.60 = 0.968				



ブ ロ ッ ク 積 (2)				(1式当り)	
名 称	計 算			単位	数 量
裏 込 材 (RC-40)	$V_{11} = 1/2 \times 0.75 \times 2.03 = 0.761$ $\Sigma V = 12.111$			m <sup>3</sup>	12.11
良質土埋戻	$V_1 = 1/2 \times (0.23 + 0.27) \times 1/2 \times (2.64 + 3.18) = 0.728$ $V_2 = 0.27 \times 1/2 \times (3.43 + 3.97) = 0.999$ $V_3 = 0.27 \times 2.85 = 0.770$ $V_4 = 0.27 \times 4.22 = 1.139$ $V_5 = 0.27 \times 4.38 = 1.183$ $V_6 = 0.27 \times 1.40 = 0.378$ $V_7 = 0.27 \times 1.61 = 0.435$ $V_8 = 0.27 \times 2.31 = 0.624$ $V_9 = 0.27 \times 2.40 = 0.648$ $V_{10} = 0.27 \times 1.60 = 0.432$ $V_{11} = 1/2 \times (0.27 + 0.23) \times 2.03 = 0.508$ $\Sigma V = 7.844$			m <sup>3</sup>	7.84
目 地 材 エラストイトt=10mm	$A = (1.85 + 1.98) \times 0.350 = 1.341$			m <sup>2</sup>	1.34
水抜パイプ (VP φ 50) (L=0.5m) (N=3.0m <sup>2</sup> /1個)	$A = 52.575 - (0.465 \times 1.044 \times 29.950) = 38.035$ $N = 38.035 \div 3.000 \div 13 \text{ 箇所}$ $L = 13 \times 0.50 = 6.500$			m <sup>2</sup>	38.04
吸出防止材 (300×300×30)	$A = 0.30 \times 0.30 \times 13 = 1.170$			m <sup>2</sup>	1.17
張コンクリート (18-8-25BB) t=10cm	$V = 29.950 \times 0.10 \times 0.240 = 0.719$			m <sup>3</sup>	0.72
天端工	$L = \text{展開図より} = 28.870$			m	28.87
基礎工	$L = \text{展開図より} = 29.950$			m	29.95

天 端 工 (10m当り)					
名 称	計 算			単位	数 量
コンクリート (18-8-25BB)	V= 1/2 × ( 0.800 + 0.365 ) × 0.130 × 10.000 = 0.757			m <sup>3</sup>	0.76
型 枠	A= 0.130 × 10.000 = 1.300			m <sup>2</sup>	1.30
目地材 エラストイト t=10mm	A= 1/2 × ( 0.800 + 0.365 ) × 0.130 = 0.076			m <sup>2</sup>	0.08

基 礎 工 (10m当り)			
名 称	計 算	単 位	数 量
コンクリート (18-8-25BB)	$V = \{ 1/2 \times ( 0.100 + 0.530 ) \times 0.130 + 0.530 \times 0.100 \} \times 10.000 = 0.940$	m <sup>3</sup>	0.94
型 枠	$A = ( 0.230 + 0.100 ) \times 10.000 = 3.300$	m <sup>2</sup>	3.30
目地材 エラストイト t=10mm	$A = 1/2 \times ( 0.100 + 0.530 ) \times 0.130 + 0.530 \times 0.100 = 0.094$	m <sup>2</sup>	0.09
均しコンクリート (18-8-25BB) t=10mm	$A = 0.730 \times 10.000 = 7.300$	m <sup>2</sup>	7.30
同上型枠	$A = 0.100 \times 2 \times 10.000 = 2.000$	m <sup>2</sup>	2.00

小口工 (1箇所当り)				
名 称	計 算		単 位	数 量
コンクリート (18-8-25BB)	V= 0.840 × 2.210 × 0.300 = 0.557		m <sup>3</sup>	0.56
型 枠	A= 0.840 × 2.210 × 2 + 2.310 × 0.300 = 4.406		m <sup>2</sup>	4.41

## 5.舗装工数量計算書

1式当り

[illegible]

# 舗装工(歩道)数量計算書

測 点	距 離	表 層(t=3cm)			路 盤(t=10cm)									備 考
		幅	平均幅	数 量	幅	平均幅	数 量	幅	平均幅	数 量	幅	平均幅	数 量	
NO. 0 +0.000		2.00	—	—	2.00	—	—		—	—				
NO. 0 +1.600	1.600	2.13	2.07	3.31	2.13	2.07	3.31							
NO. 0 +2.900	1.300	2.13	2.13	2.77	2.13	2.13	2.77							
NO. 0 +9.630	6.730	2.13	2.13	14.33	2.13	2.13	14.33							
NO. 0 +11.896	2.266	2.13	2.13	4.83	2.13	2.13	4.83							EC. -1
NO. 0 +14.950	3.054	2.13	2.13	6.51	2.13	2.13	6.51							
NO. 0 +19.630	4.680	2.13	2.13	9.97	2.13	2.13	9.97							
NO. 1 +3.000	3.370	2.13	2.13	7.18	2.13	2.13	7.18							
同所		2.13			2.13									
NO. 1 +7.200	4.200	2.13	2.13	8.95	2.13	2.13	8.95							
NO. 1 +11.551	4.351	2.13	2.13	9.27	2.13	2.13	9.27							SP. 1
NO. 1 +17.800	6.249	2.13	2.13	13.31	2.13	2.13	13.31							
NO. 2 +2.700	4.900	2.13	2.13	10.44	2.13	2.13	10.44							
同所		2.13			2.13									
NO. 2 +8.460	5.760	2.13	2.13	12.27	2.13	2.13	12.27							EC.1
NO. 3 +1.000	12.540	2.13	2.13	26.71	2.13	2.13	26.71							
NO. 3 +7.630	6.630	2.13	2.13	14.12	2.13	2.13	14.12							
合 計	67.630			m <sup>2</sup> 143.97			m <sup>2</sup> 143.97							

## 6.縁石工数量計算書



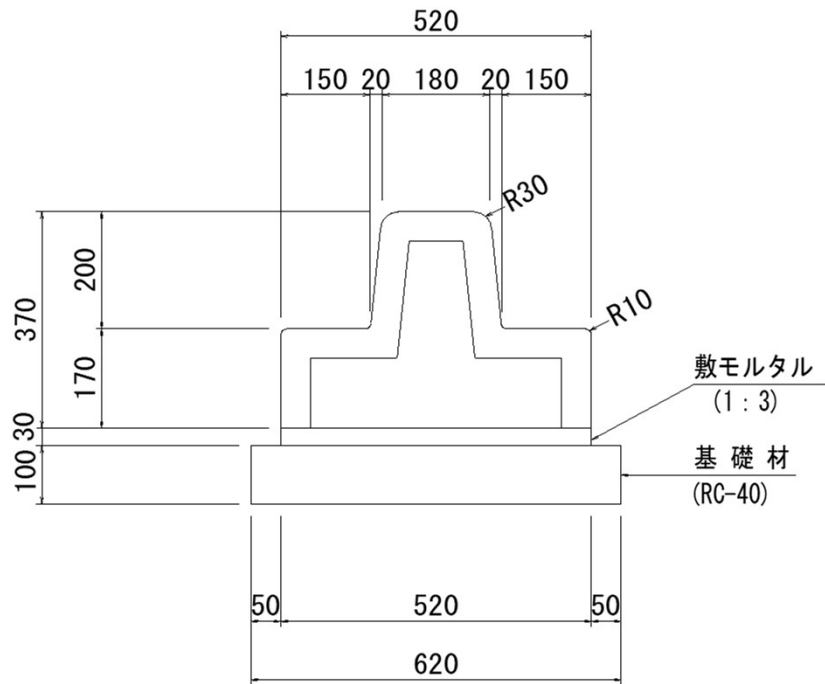
1式当り

# 縁石工数量調書

[illegible]

# 歩 車 道 境 界 ブ ロ ッ ク

(10m当り)



名 称	計 算	単位	数 量
歩車道境界ブロック 200型	$L = 10.000$	m	10.00
敷モルタル (1:3)	$V = 0.030 \times 0.520 \times 10.000 = 0.156$	m <sup>3</sup>	0.16
基礎材 (RC-40)	$A = 0.620 \times 10.000 = 6.200$	m <sup>2</sup>	6.20
床均し	$A = 0.620 \times 10.000 = 6.200$	m <sup>2</sup>	6.20

## 8.構造物撤去工数量計算書

### 構造物撤去工数量集計表

1式当り

[illegible]

# 構 造 物 撤 去 工 数 量 調 書

名 称	測 点			数 量	摘 要
	左・右	自	至		
U字溝(240A) (鉄筋コンクリート)		付近	付近		
	左	NO. 2 +3. 800	NO. 3 +7. 630	0. 00	
				m	
			合計	0. 00	
現場打水路(1) (無筋コンクリート)		付近	付近		
	左	NO. 0 +0. 000	NO. 1 +3. 050	0. 00	
				m	
			合計	0. 00	
現場打水路(2) (無筋コンクリート)		付近	付近		
	右	NO. 0 +0. 000	NO. 0 +7. 000	6. 00	
		付近	付近		
	右	NO. 2 +6. 300	NO. 3 +7. 630	21. 30	
				m	
			合計	27. 30	
現場打水路(3) (無筋コンクリート)		付近	付近		
	右	NO. 0 +7. 000	NO. 2 +6. 300	38. 70	
				m	
			合計	38. 70	
現場打水路(4) (無筋コンクリート)		付近	付近		
	左	NO. 2 +2. 700	NO. 2 +3. 800	0. 00	
		付近	付近		
	左右	NO. 2 +6. 300	EC. 1 +0. 000	0. 00	
				m	
			合計	0. 00	
コンクリート蓋(1) (鉄筋コンクリート)		付近	付近		
	右	NO. 2 +7. 100	NO. 3 +7. 630	39. 00	
				枚	
			合計	39. 00	

# 構 造 物 撤 去 工 数 量 調 書

名 称	測 点		数 量	摘 要
	左・右	自 至		
コンクリート蓋(2) (鉄筋コンクリート)	右	付近 NO. 0 +0. 000	付近 NO. 0 +7. 000	10. 00
			合計	枚 10. 00
コンクリート蓋(3) (鉄筋コンクリート)	右	付近 NO. 1 +12. 800	付近 NO. 1 +13. 700	1. 00
			合計	枚 1. 00
グレーチング蓋(1) (400×500)	右	付近 NO. 2 +7. 100	付近 NO. 3 +7. 630	2. 00
			合計	枚 2. 00
グレーチング蓋(2) (400×1000×50)	左	付近 NO. 2 +2. 700	付近 NO. 2 +3. 800	0. 00
	左右	付近 NO. 2 +6. 300	付近 EC. 1 +0. 000	0. 00
			合計	枚 0. 00
縞鋼板蓋(1) (450×1000)	左	付近 NO. 0 +1. 000	付近 NO. 1 +3. 050	0. 00
	右	付近 NO. 0 +8. 500	付近 NO. 1 +12. 800	24. 00
	右	付近 NO. 1 +13. 700	付近 NO. 2 +6. 300	12. 00
			合計	枚 36. 00
縞鋼板蓋(2) (450×1500)	右	付近 NO. 0 +7. 000	付近 NO. 0 +8. 500	1. 00
			合計	枚 1. 00

# 構造物撤去工数量調査

[illegible]



取 壊 撤 去 合 計				(1式当り)	
名 称	計 算			単位	数 量
コンクリート取壊 (鉄筋コンクリート)	U字溝(240A)				
	V1=	$0.000 \div 10.000 \times 0.000$	= 0.000		
	コンクリート蓋(1)				
	V2=	$0.200 \div 10.000 \times 39$	= 0.780		
	コンクリート蓋(2)				
	V3=	$0.240 \div 10.000 \times 10$	= 0.240		
コンクリート取壊 (無筋コンクリート)	コンクリート蓋(3)				
	V4=	$0.450 \div 10.000 \times 1$	= 0.045		
	$\Sigma V = 1.065$			m <sup>3</sup>	1.07
	現場打水路(1)				
	V1=	$0.788 \div 10.000 \times 0.000$	= 0.000		
	現場打水路(2)				
舗 装 取 壊 (t=5cm)	V2=	$2.000 \div 10.000 \times 27.300$	= 5.460		
	現場打水路(3)				
	V3=	$1.575 \div 10.000 \times 38.700$	= 6.095		
	現場打水路(4)				
	V4=	$1.600 \div 10.000 \times 0.000$	= 0.000		
	$\Sigma V = 11.555$			m <sup>3</sup>	11.56
舗 装 版 切 断 (t=5cm)	L=	$1.150 + 0.910 + 1.600$	= 3.660	m	3.66
舗 装 取 壊 (t=5cm)	A=	舗装取壊数量計算書より	= 1.650	m <sup>2</sup>	1.65
石 積	A=	$12.000 \div 10.000 \times 47.600$	= 57.120	m <sup>2</sup>	57.12
殻 運 搬 処 理 (鉄筋コンクリート)	V=	1.065	= 1.065	m <sup>3</sup>	1.07
殻 運 搬 処 理 (鉄筋コンクリート)	V=	11.555	= 11.555	m <sup>3</sup>	11.56
殻 運 搬 処 理 (舗装版)	V=	$1.650 \times 0.050$	= 0.083	m <sup>3</sup>	0.08
石 積 (土工へ計上)	V=	$57.120 \times 0.200$	= 11.424	m <sup>3</sup>	11.42

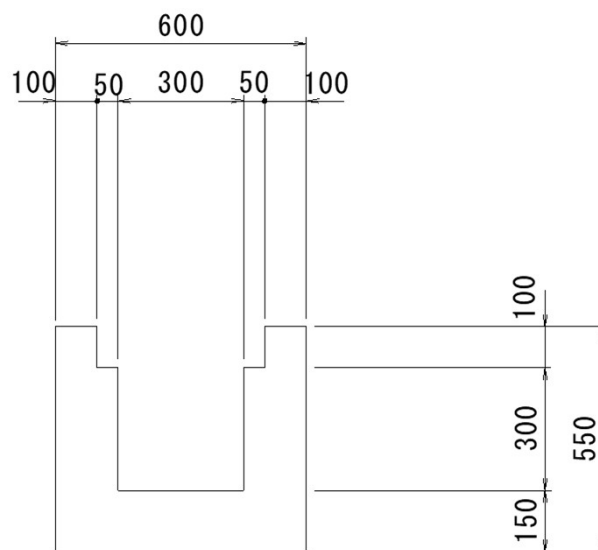
取 壊 撤 去 合 計 (2)

(1式当り)

名 称	計 算	単位	数 量
グレーチング蓋撤去	グレーチング蓋(1)		
	W1= 180.00 ÷ 10.000 × 2 = 36.000		
	グレーチング蓋(2)		
	W2= 435.00 ÷ 10.000 × 0 = 0.000		
	Σ V = 36.000	kg	36.00
縞鋼板蓋撤去 (t=3.2mm)	縞鋼板蓋(1)		
	W1= 120.69 ÷ 10.000 × 36 = 434.484		
	縞鋼板蓋(2)		
	W2= 181.04 ÷ 10.000 × 1 = 18.104		
	Σ V = 452.588	kg	452.59

# 現場打水路(2)取壊

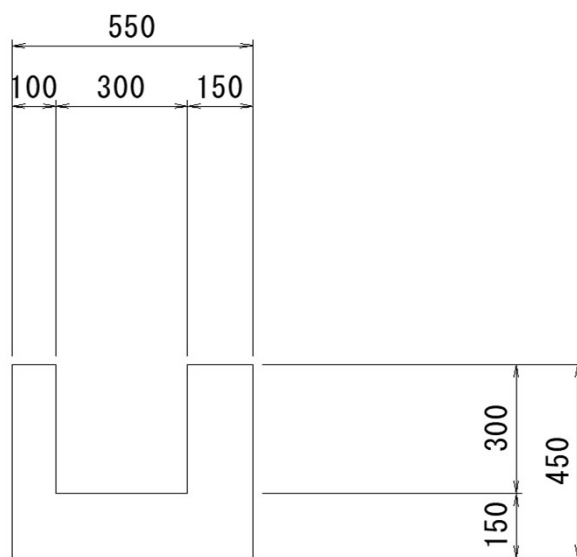
(10m当り)



名 称	計 算	単 位	数 量
コンクリート取壊 (無筋コンクリート)	$V = ( 0.600 \times 0.550 - 0.400 \times 0.100 - 0.300 \times 0.300 ) \times 10.000 = 2.000$	m <sup>3</sup>	2.00

# 現場打水路(3)取壊

(10m当り)

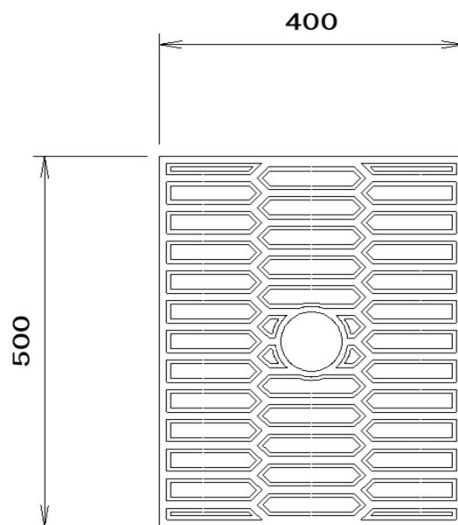


名 称	計 算	単 位	数 量
コンクリート取壊 (無筋コンクリート)	$V = ( 0.550 \times 0.450 - 0.300 \times 0.300 ) \times 10.000 = 1.575$	m <sup>3</sup>	1.58

コンクリート蓋取壊			(10枚当り)	
名 称	計 算	単位	数 量	
コンクリート蓋(1) (400×500×100) (鉄筋コンクリート)	$V = 0.400 \times 0.500 \times 0.100 \times 10.000 = 0.200$	m <sup>3</sup>	0.20	
コンクリート蓋(2) (400×600×100) (鉄筋コンクリート)	$V = 0.400 \times 0.600 \times 0.100 \times 10.000 = 0.240$	m <sup>3</sup>	0.24	
コンクリート蓋(3) (500×900×100) (鉄筋コンクリート)	$V = 0.500 \times 0.900 \times 0.100 \times 10.000 = 0.450$	m <sup>3</sup>	0.45	

# グレーチング蓋 (1) 撤去

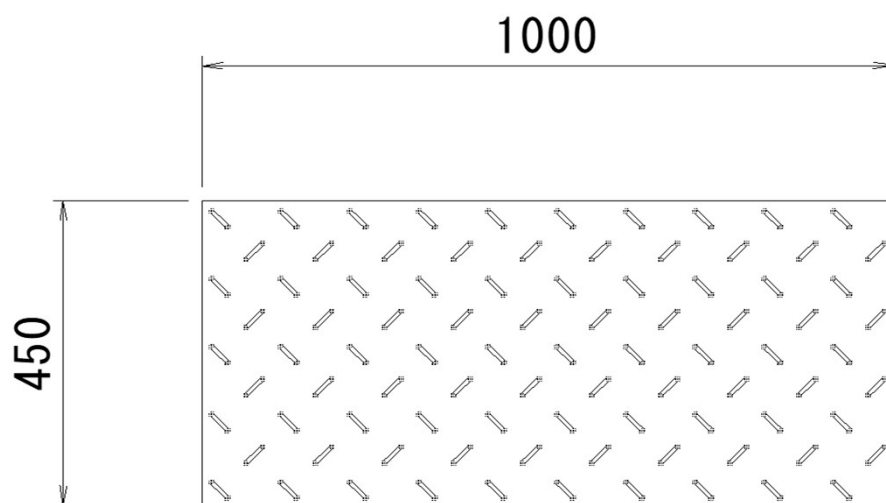
(10枚当り)



名 称	計 算	単位	数 量
グレーチング蓋撤去 (400×500) 18kg/枚	W= 18.00 kg × 10.000 = 180.000	kg	180.00

# 縞 鋼 板 蓋 (1) 撤 去

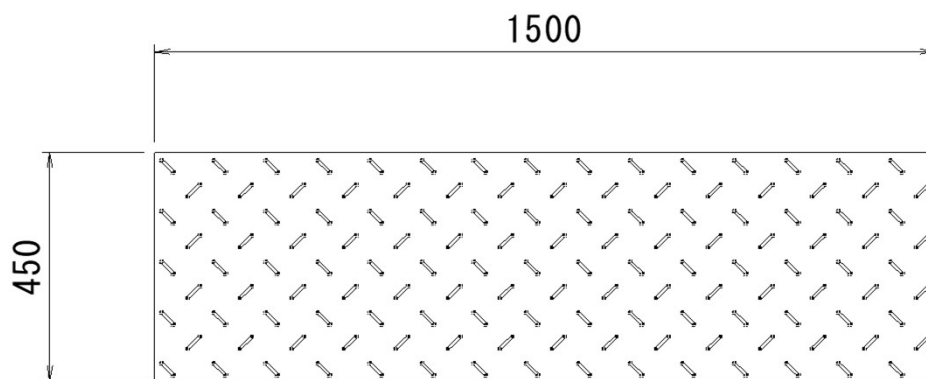
(10枚当り)



名 称	計 算	単位	数 量
縞鋼板蓋撤去 (t=3.2mm) 26.82kg/m <sup>2</sup>	$W = 1.000 \times 0.450 \times 26.820 \times 10.000 = 120.690$	kg	120.69

# 縞 鋼 板 蓋 (2) 撤 去

(10枚当り)



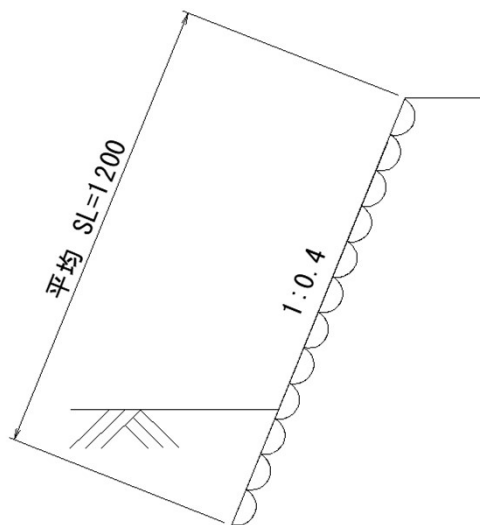
名 称	計 算	単 位	数 量
縞鋼板蓋撤去 (t=3.2mm) 26.82kg/m <sup>2</sup>	$W = 1.500 \times 0.450 \times 26.820 \times 10.000 = 181.035$	kg	181.04



石

積

(10m当り)



名 称

計

算

単位

数

量

石積  
(φ 200)

$$A = 1.200 \times 10.000$$

$$= 12.000$$

$$\text{m}^2$$

$$12.00$$

$$V = 12.000 \times 0.200$$

$$= 2.400$$

$$\text{m}^3$$

$$2.40$$

鋪 裝 版 取 壞 工 數 量 計 算 書

[illegible]