

# 工 事 数 量 総 括 表

費 目	工 種	名 称	規 格	単位	設計数量	計上数量	摘 要
災害復旧	土工	掘 削	土砂	m3	39.9	40	計第 1 表
	作業土工	床 掘	土砂	m3	43.7	40	計第 2 表
		埋 戻	D (1.0m≦W1<4.0m)	m3	19.6	20	計第 2 表
		基面整正	土砂	m2	10.4	10	計第 2 表
		残土処分	土砂	m3	79.8	80	土量配分表
		法面整形	切土部	m2	52.9	50	計第 1 表
	擁壁工	ブロック 基礎工	大型ブロック 控650	m	10.9	11	計第 3 表
		コンクリート ブロック積工	大型ブロック 控650	m2	46.3	46	計第 3 表
		吸出し防止材		m2	46.3	46	計第 3 表
		中詰材	壁体質量1.15tm2 割栗石 50～150m	m3	16.8	17	46.3×0.363=16.8m3 計第 3 表
		裏込碎石	RC-40	m3	26.2	26	計第 3 表
		取付工	練石積	m2	7.9	8	計第 5 表
		小口止工	H=3.0m～5.0m 小型構造物	箇所	2.0	2	計第 4 表
		天端コンクリート		m	10.9	11	計第 3 表
		調整コンクリート		m	10.9	11	計第 3 表
	取壊工	AS舗装切断	t=5cm	m	12.6	13	計第 6 表
		舗装取壊	アスファルト舗装 t=5cm	m2	6.0	6	計第 6 表
		石積取壊し	石径35cm	m2	4.0	4	計第 6 表
		運搬・処分	AS殻 t=5cm	m3	0.3	0.3	6.0*0.05=0.3 計第 6 表
		運搬・処分	石径35cm	m3	1.4	1	4.0*0.35=1.4 計第 6 表
	仮設工	仮締切	大型土のう	袋	11.1	12	仮設工計算書

[illegible]

土量配分表

発生土		流用土	
種 別	数量	種 別	数量
掘削 : C (SE) =	39.9		
掘削合計 : Σ C =	39.9	盛土合計 Σ B =	0.0
種 別	合計	種 別	合計
床掘 : E (SE) =	43.7	埋戻 : Fu =	19.6
合計 (土砂) : SE =	43.7	埋戻合計 Σ =	19.6

0 / 0.9 = 0.0

19.6 / 1.0 = 19.6

購入土	
種 別	数量
大型土のう	19.0
盛土合計 Σ B =	19.0

	大型土のう 個数	ほぐし土量	地山土量 = 1 / 1.2	残土処理 (地山量)
購入土 (ほぐし)	19.0	19.0	15.8	15.8

残土処分					残土
土砂 =	39.9	- 0.0	+ 43.7	- 19.6	= 64.0
仮設工 =	15.8				= 15.8
合計					= 79.8 m3

計第 1 表 土 工										計 算 書			
測 点	距 離	掘削 C(SE)			法面整形(切土部)SL'								
		断 面	平 均	数 量	断 面	平 均	数 量	断 面	平 均	数 量	断 面	平 均	数 量
ST 0.0	-	3.7	-	-	4.6	-	-						
ST 6.0	6.0	3.0	3.35	20.1	4.6	4.60	27.6						
ST 11.5	5.5	4.2	3.60	19.8	4.6	4.60	25.3						
合計	11.5			39.9	m3		52.9	m2					





計第 4 表		コンクリートブロック積工						(2/2)			計 算 書		
測 点	距 離	小口止工											
		コンクリート		型枠		化粧型枠							
ST 0.0	-	1号 小口止	1.74		5.79		1.51						
ST 6.0	6.0												
ST 11.5	5.5	2号 小口止	1.69		11.28		1.48						
合計			3.43 m3		17.07 m2		2.99 m2						





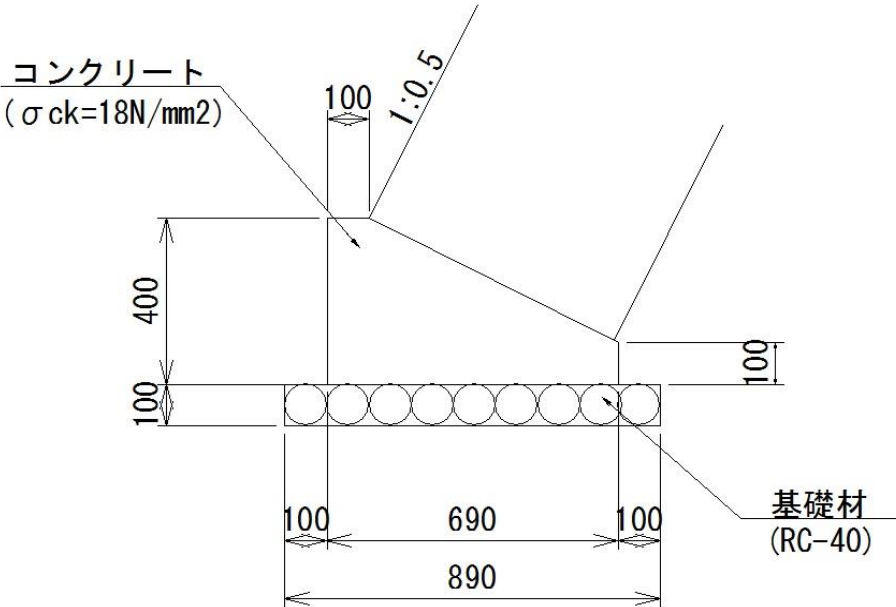
計第 6 表		取壊し工 (1/1)						計 算 書					
測 点	距離	アスファルト舗装取壊			石積取壊し			舗装切断					
		W'	平 均	数 量	SL	平 均	数 量		延長	延長			
ST 0.0	-	0.5	-	-						0.5			
ST 6.0	6.0	0.5	0.50	3.0						6.0			
ST 11.5	5.5	0.6	0.55	3.0						5.5			
										0.6			
ST 0.0	-				3.2	-	-						
	1.3				3.0	3.10	4.0						

## 数量集計表

[illegible]

基礎工

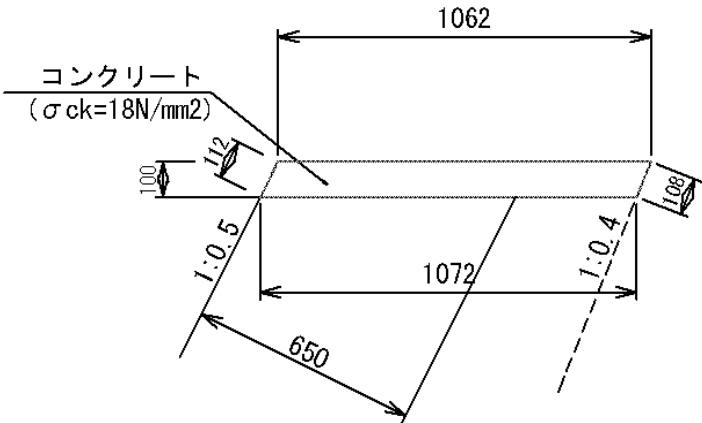
数量計算書



10m当り			
名 称	規 格	算 式	単位数量
コンクリート	σ ck=18N/mm2	(0. 40*0. 69-0. 59*0. 30*1/2)*10. 0	1. 88 m3
型枠	小型構造物	(0. 40+0. 10)*10. 0	5. 00 m3
基礎碎石	RC-40	0. 89*10. 0	8. 90 m2

天端コンクリート

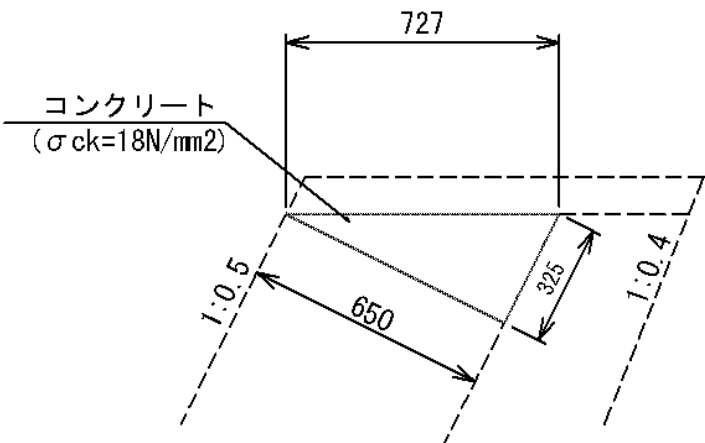
数量計算書



10m当り			
名 称	規 格	算 式	単位数量
コンクリート	σck=		1.07 m3
	18N/mm2	(1.062+1.072)*1/2*0.10*10.0	
化粧型枠	小型構造物	0.112*10.0	1.12 m2

調整コンクリート

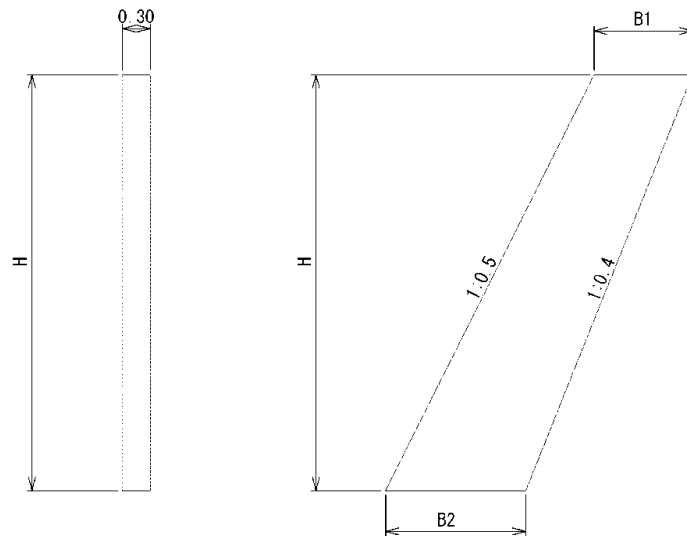
数量計算書



10m当り			
名 称	規 格	算 式	単位数量
コンクリート	σ ck=18N/mm2	0. 650*0. 325*1/2*10. 0	1. 06 m3
型枠	小型構造物	0. 325*10. 0	3. 25 m2

# 1号小口止工

## 数量計算書



寸法表

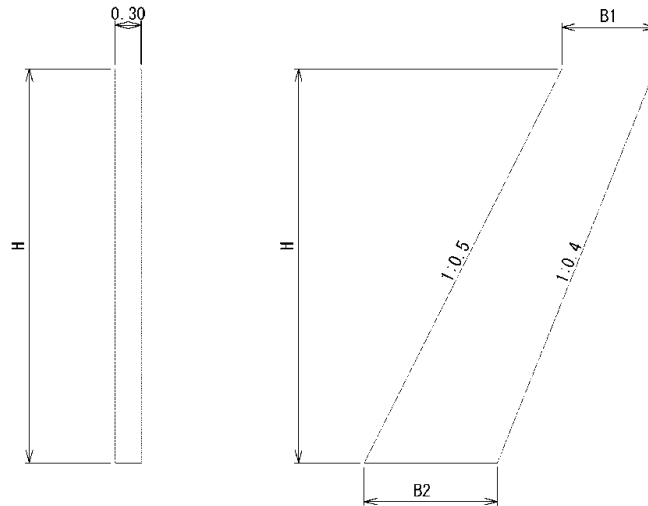
	SL	H	B1	B2
1号 小口止工	5.03	4.50	1.062	1.512

箇所当り

名 称	規 格	算 式	単位数量
コンクリート	$\sigma_{ck} = 18\text{N/mm}^2$	$(1/2 * (1.062 + 1.512) * 4.50) * 0.30$	1.74 m3
型枠	小型構造物	$1/2 * (1.062 + 1.512) * 4.50$	5.79 m2
化粧型枠	小型構造物	$5.03 * 0.300$	1.51 m2

## 2号小口止工

## 数量計算書



寸法表

	SL	H	B1	B2
2号 小口止工	4.92	4.40	1.062	1.502

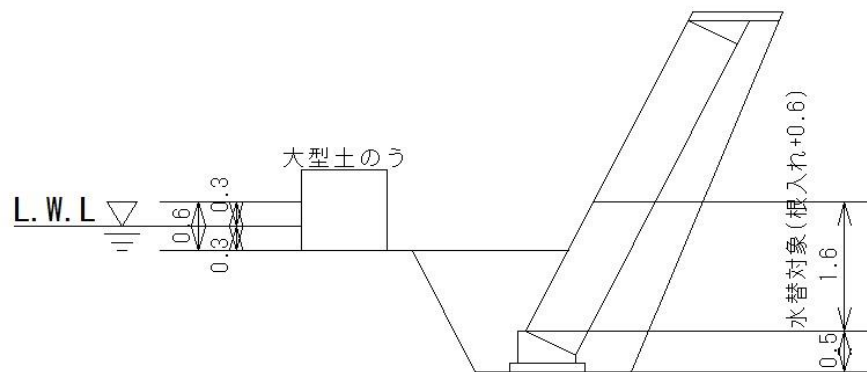
箇所当り

名 称	規 格	算 式	単位数量
コンクリート	$\sigma_{ck} = 18\text{N/mm}^2$	$(1/2 * (1.062 + 1.502) * 4.40) * 0.30$	1.69 m <sup>3</sup>
型枠	小型構造物	$1/2 * (1.062 + 1.502) * 4.40 * 2$	11.28 m <sup>2</sup>
化粧型枠	小型構造物	$4.92 * 0.300$	1.48 m <sup>2</sup>

## 水替日数の算出根拠

工 種	水 替 対 象 施 工 数 量	
	( L.W.L. + 30cm以下の部分とする )	
基礎工 コンクリート m3	$\frac{2.0}{(1.88 / 10.0)} \div 3.5 \text{ m3 / 日} =$	0.6
コンクリートブロック積 (中空型) m2	$\frac{19.5}{(0.6 + 1.0) \times 10.9} \div 43.0 \text{ m2 / 日} =$	0.5
小口止工 間切工 箇所	$2.0 \div 1 \text{ 箇所 / 日} =$	2.0
取付工 m2	$\frac{2.4}{(0.5 + (1.6 \times 0.5 + 0.5)) / 2 \times 1.6 \times 1.118 \times 1} \div 19.0 \text{ m2 / 日} =$	0.1
合 計		3.2 日

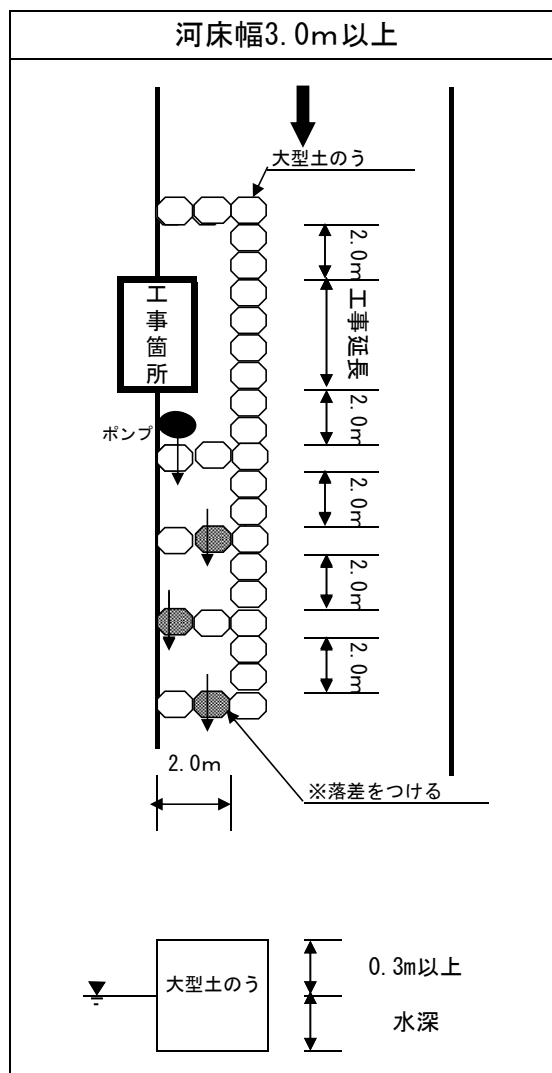
## 水替日数算出標準横断面図





## § 災害復旧事業 大型土のう等数量計算書(河床幅3m以上)

上流平均水深：	0.3	m ※終点側水深
上流河床幅：	10.3	m ※終点側河床幅
下流平均水深：	0.2	m ※起点側水深
下流河床幅：	8.3	m ※起点側河床幅
工事延長：	12.0	m



### ● 仮締切工

- 河床幅3.0m以上の場合

$$\begin{aligned}
 \text{袋数：} N &= (\text{工事延長} + 2m \times 2 + 3m \times 2) \times (\text{平均水深} + 0.3) \div (1.08 \times 1.10) \\
 &= (12.0 + 2 \times 2 + 3 \times 2) \times (0.3 + 0.3) \div (1.08 \times 1.10) \\
 &= 11.11
 \end{aligned}$$

≒ 11.1 個

### ● 沈砂池

- 河床幅3.0m以上の場合

$$\begin{aligned}
 \text{袋数：} N &= 5 \times 3 \times (\text{下流水深} + 0.3) \div (1.08 \times 1.10) \\
 &= 5 \times 3 \times (0.2 + 0.3) \div (1.08 \times 1.10) \\
 &= 6.31
 \end{aligned}$$

≒ 6.3 個