

市道八次60号線

三次市畠敷町（大谷新池上）

（ 災害復旧延長 L=77.0m ）

数量計算書

市道八次60号線

三次市畠敷町（大谷新池上）

数 量 総 括 表（1/3）

工 種	種 別	細 別	規 格	単位	計算過程の数値	設計計上数値	摘 要
道 路 土 工							
	掘 削 工						
		機械掘削	砂質土	m3	167.9	170	C(SE)
	盛 土 工						
		路床盛土	2.5m以下	m3	0.9	0.9	B
	法面整形工						
		切土法面整形	砂質土	m2	185.1	190	SL'
	残土処分						
		土砂		m3	255.3	260	
石・ブロック積工							
	作業土工						
		床掘	砂質土	m3	162.9	160	E(SE)
		埋戻	C	m3	77.0	80	Fu(C)
		基面整正	砂質土	m2	54.0	54	K(SE)
	コンクリートブロック積工						
		粗面ブロック積	1:0.4 裏コン10cm	m2	164.4	164	SL
		裏込碎石	RC-40	m3	83.6	84	G

市道八次60号線

三次市畠敷町（大谷新池上）

数 量 総 括 表（2/3）

工 種	種 別	細 別	規 格	単位	計算過程の数値	設計計上数値	摘 要
		天端コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	m	75.5	76	
		調整コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	m	75.5	76	
		基礎工	H300 B520	m	75.5	76	
		1号小口止工	H=3.0m未満	箇所	1.0	1	
		2号小口止工	H=3.0m未満	箇所	1.0	1	
		1号間切工	H=3.0m未満	箇所	1.0	1	
		2号間切工	H=3.0m未満	箇所	2.0	2	
	取付工						
		石積	$\phi 350$ 内外	m ²	3.9	4	
取壊し工							
	舗装切断	t=5cm		m	7.6	8	
	舗装版取壊し	t=5cm		m ²	2.5	3	
舗装工							
	車道舗装						
		表層工	AC-20 t=5cm	m ²	3.9	4	W1
		路盤工	M-30 t=10cm	m ²	3.9	4	W2
仮設工							
	水替工						

第 表

市道八次60号線

三次市畠敷町（大谷新池上）

土量配分表

発 生 土

掘削工	
機械掘削 C(SE) (砂質土) : =	167.9
作業土工	
機械床掘 E(SE) (砂質土) : =	162.9
合計 : ΣC =	330.8

流 用 土

盛土工	
路床盛土 : B1-1 (2.5m未満) =	0.9
合計	0.9
作業土工	
埋戻 : FU(C) =	77.0
流用土合計 =	77.9

 $0.9/0.9+77=78.0$ $330.8-(0.9/0.9)-77=252.8$

大 型 土 の う

細 目	個 数		地山量	ほぐし量
礫質土	1	仮締切	0.8	1.0
	2	沈砂池	1.7	2.0
合 計	3		2.5	3.0

残 土

砂 質 土 =	252.8
礫 質 土 =	2.5
残土処分合計 =	255.3

*地山量: $V=(ほぐし量)/1.2$ *大型土のう: $V=1.0(m^3/袋)$

表

市道八次60号線

三次市畠敷町（大谷新池上）

土工・法面工集計表

[illegible][illegible][illegible]

ブロック積工集計表

[illegible]

数量計算書

[illegible]

[illegible]

第 表 市道八次60号線

三次市畠敷町（大谷新池上）

数量計算書

[illegible]

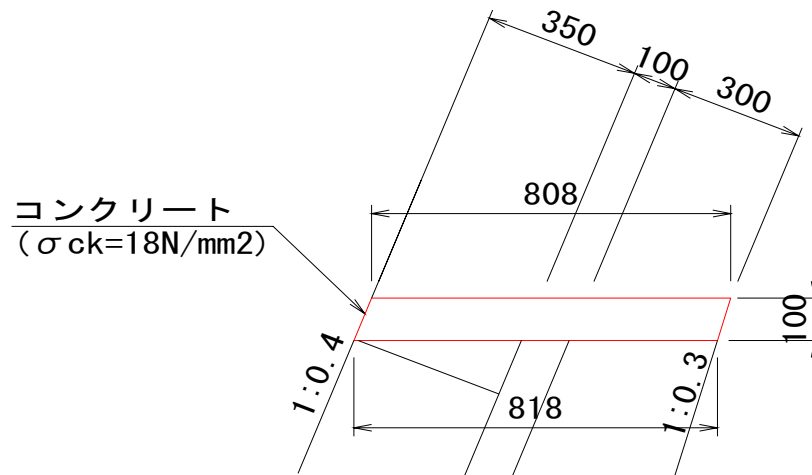
[illegible]

数量計算書

[illegible]

天端コンクリート

単位当り数量計算書

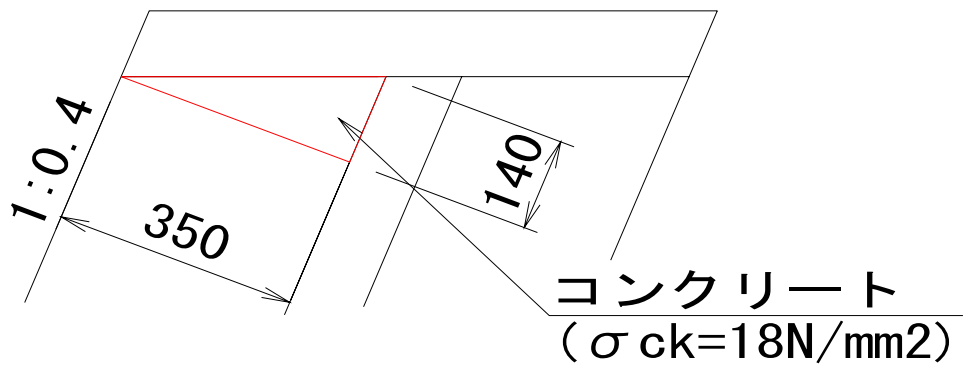


10m当り

名 称	規 格	算 式	数 量	単 位
コ ン ク リ ー ト	$\sigma_{cK}=18\text{N/mm}^2$	$(0.808+0.818) \times 1/2 \times 0.100 \times 10.000$	0.81	m ³
型 枠	無筋・鉄筋構造物	$0.100 \times 1.044 \times 10.000$	1.04	m ²
化粧型枠		$0.100 \times 1.077 \times 10.000$	1.08	m ²

調整コンクリート

単位当り数量計算書

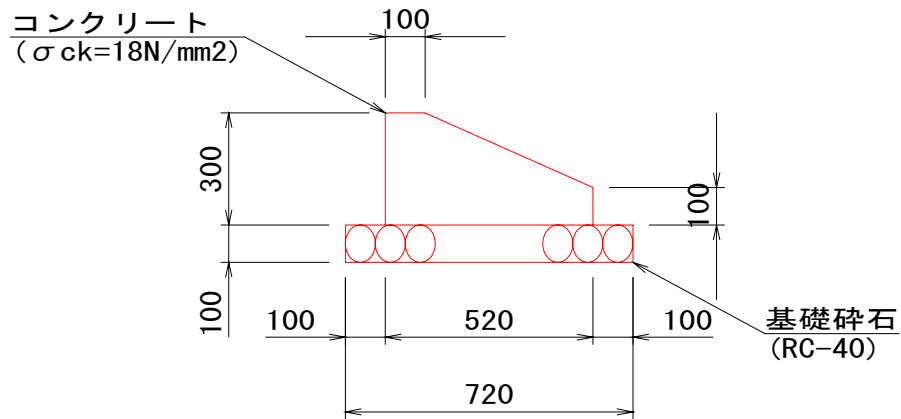


10m当り

名 称	規 格	算 式	数 量	単位
コ ン ク リ ー ト	$\sigma_{ck} = 18 \text{ N/mm}^2$	$0.3500 \times 0.140 \times 1/2 \times 10.000$	0.25	m ³
型 枠	無筋・鉄筋構造物	0.140×10.000	1.40	m ²

基礎工

単位当り数量計算書

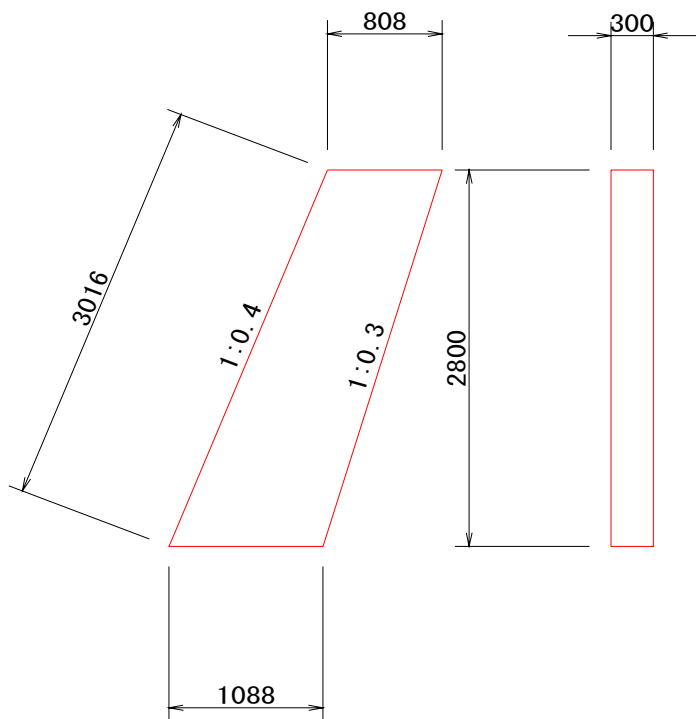


10m当り

名 称	規 格	算 式	数 量	単 位
コ ン ク リ ー ト	$\sigma_{cK}=18\text{N/mm}^2$	$(0.100 \times 0.300 + (0.300 + 0.100) \times 1/2 \times 0.420) \times 10.000$	1.14	m ³
型 枠	小型構造物	$(0.300 + 0.100) \times 10.000$	4.00	m ²
基 礎 碎 石	RC-40 t=100	0.720×10.000	7.20	m ²

1号小口止工

単位当り数量計算書

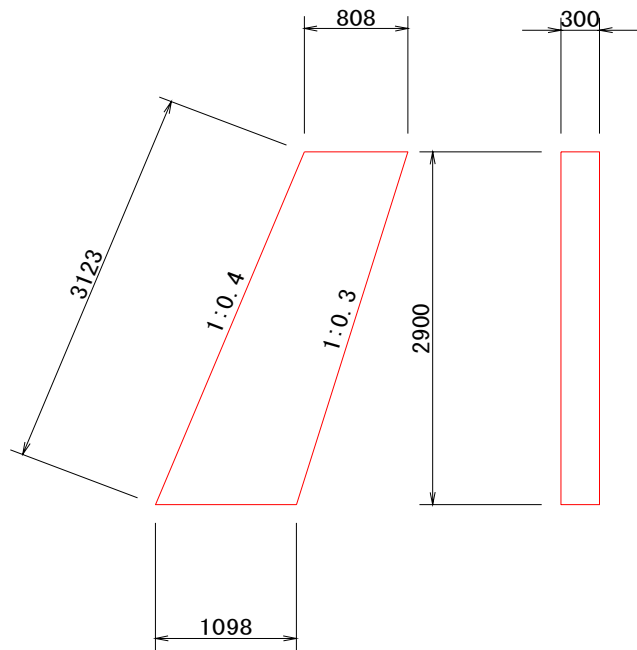


1箇所当り

名 称	規 格	算 式	数 量	単位
コ ン ク リ ー ト	$\sigma_{cK}=18\text{N/mm}^2$	$(0.808+1.088) \times 1/2 \times 2.800 \times 0.300$	0.80	m ³
型 枠	小型構造物	$(0.808+1.088) \times 1/2 \times 2.800$	2.65	m ²
化粧型枠		$2.800 \times 1.077 \times 0.300$	0.90	m ²

2号小口止工

単位当り数量計算書

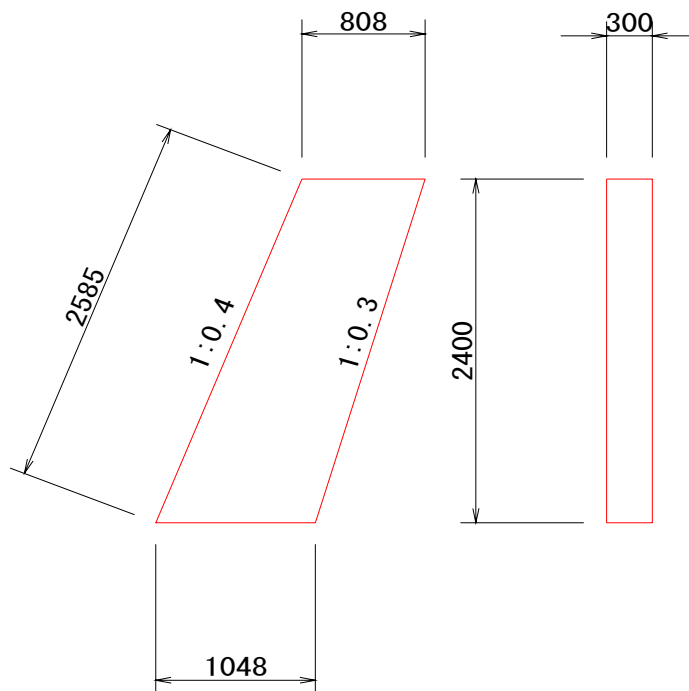


1箇所当り

名 称	規 格	算 式	数 量	単位
コ ン ク リ ー ト	$\sigma_{cK}=18\text{N/mm}^2$	$(0.808+1.098) \times 1/2 \times 2.900 \times 0.300$	0.83	m ³
型 枠	小型構造物	$(0.808+1.098) \times 1/2 \times 2.900 \times 2$	5.53	m ²
化粧型枠		$2.900 \times 1.077 \times 0.300$	0.94	m ²

1号間切工

単位当り数量計算書

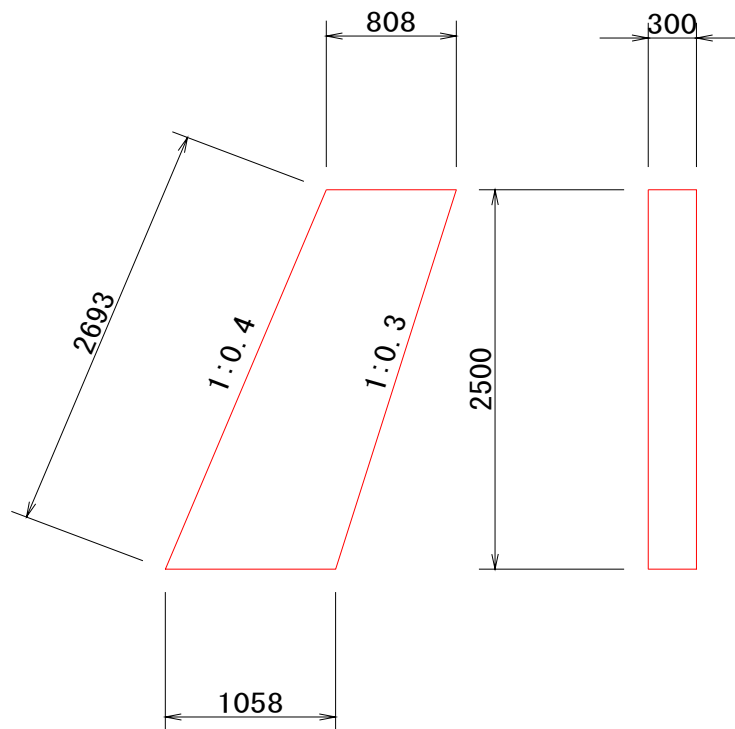


1箇所当り

名 称	規 格	算 式	数 量	単 位
コ ン ク リ ー ト	$\sigma_{cK}=18\text{N/mm}^2$	$(0.808+1.048) \times 1/2 \times 2.400 \times 0.300$	0.67	m ³
型 枠	小型構造物	$(0.808+1.048) \times 1/2 \times 2.400 \times 2$	4.45	m ²
化粧型枠		$2.400 \times 1.077 \times 0.300$	0.78	m ²

2号間切工

単位当り数量計算書



1箇所当り

名 称	規 格	算 式	数 量	単 位
コ ン ク リ ー ト	$\sigma_{cK}=18\text{N/mm}^2$	$(0.808+1.058) \times 1/2 \times 2.500 \times 0.300$	0.70	m ³
型 枠	小型構造物	$(0.808+1.058) \times 1/2 \times 2.500 \times 2$	4.67	m ²
化粧型枠		$2.500 \times 1.077 \times 0.300$	0.81	m ²

水替日数の算出

工 種		水替対象施工数量 A	標準作業量 B	水替日数 C=A/B
現場打基礎コンクリート		$75.5 \times 1.14 / 10.0 =$ 8.6 m ³	3.7 m ³ /日	2.3 日
コンクリートブロック積	コンクリートブロック積 (150kg/個未満)	120.9 m ²	10 m ² /日	12.1 日
小口止工		2.0 箇所	1 箇所/日	2 日
間切工		3.0 箇所	1 箇所/日	3 日
取付工	石積工 練石	2.2 m ²	19 m ² /日	0.1 日
合 計				19.5 日
水替日数				20 日

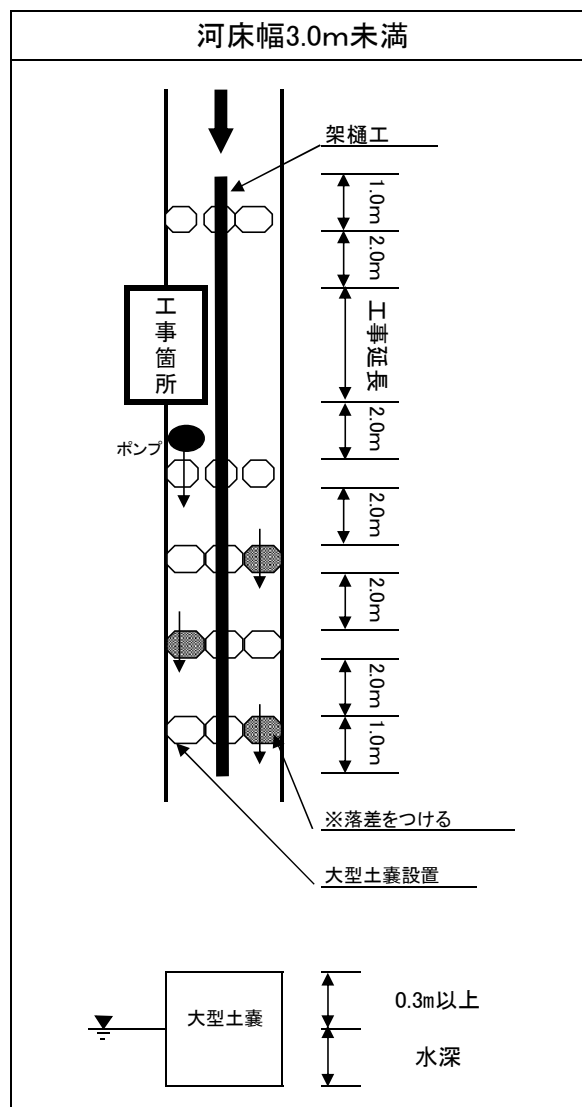
水替日数算出の対象となる施工数量は、低水位LWL+30cm以下の部分とする。

[illegible]

[illegible]

§ 災害復旧事業 大型土のう等数量計算書（河床幅 3 m未満）

上流河床幅：	1.4	m ※終点側河床幅
上流平均水深：	0.1	m ※終点側水深
下流河床幅：	1.4	m ※起点側河床幅
下流平均水深：	0.1	m ※起点側水深
工事延長：	77.5	m



● 仮締切工

- 河床幅3.0m未満の場合

$$\begin{aligned}
 \text{袋数：} N &= (\text{上流水深} L \cdot W \cdot L + 0.3) \times \text{上流水路幅} \div (1.08 \times 1.10) \\
 &= (0.1 + 0.3) \times 1.4 \div (1.08 \times 1.10) \\
 &= 0.47 \\
 &\approx 0.5 \text{ 個}
 \end{aligned}$$

● 沈砂池

- 河床幅3.0m未満の場合

$$\begin{aligned}
 \text{袋数：} N &= (\text{下流水深} L \cdot W \cdot L + 0.3) \times \text{下流水路幅} \times 4 \div (1.08 \times 1.10) \\
 &= (0.1 + 0.3) \times 1.4 \times 4 \div (1.08 \times 1.10) \\
 &= 1.89 \\
 &\approx 1.9 \text{ 個}
 \end{aligned}$$

● 掛樋工

- 河床幅3.0m未満の場合のみ

$$\begin{aligned}
 \text{延長：} L &= 1 + 2 + \text{工事延長} + 2 + 1 + 2 + 1 + 2 + 1 + 2 + 1 \\
 &= 1 + 2 + 77.5 + 2 + 1 + 2 + 1 + 2 + 1 + 2 + 1 \\
 &= 92.5 \\
 &= 92.5 \text{ m}
 \end{aligned}$$