

# 数量総括表

[illegible]

## 流路工

1式当り

[illegible]

名 称	算 式 ・ 小 計			数 量	
	流路工			1式当り	
流路工(B)	N=	=	1.0 =	1	式
流路工(C')	N=	=	1.0 =	1	式
流路工(C)	N=	=	1.0 =	1	式
流路工(D)	N=	=	1.0 =	1	式
掘削 ( 土砂 )	V= 別紙計算書より	=	702.7 =	703	m3
埋戻	V= 別紙計算書より	=	10.8 =	11	m3
盛土	V= 別紙計算書より	=	26.7 =	27	m3
残土処理	V= (702.7-(10.8+26.7)/0.9	=	661.0	661	m3
切土法面整形 ( 土砂 )	A= 別紙計算書より	=	128.0 =	128	m2
盛土法面整形	A= 別紙計算書より	=	52.1 =	52	m2
種子吹付	A= 全切土法面整形	=	128.0 =	128	m2

流路工(B)

1式当り

[illegible]

名 称	算 式 ・ 小 計	数 量
	流路工(B)	1式当り
ブロック積 ( 控35cm )	$A1 = 1/2 \times (1.00 + 1.60) \times 1.40 \times 1.044 = 1.90$ $A2 = 1.60 \times 1/2 \times (7.54 + 7.33) \times 1.044 = 49.68$ $A3 = 1/2 \times (1.60 + 1.00) \times 1.00 \times 1.044 = 1.36$ $A4 = 1.00 \times (1.40 + 1/2 \times (6.14 + 6.27) + 1.00) \times 1.044 = 8.98$ $\Sigma A = 61.92 =$	61 9 m2
胴込コンクリート ( 18-8-25BB )	$V = 61.92 \times 0.22 = 13.62 =$	13 6 m3
敷コンクリート ( 18-8-40BB )	$V = (3.17 \times 0.30 - 1/2 \times 0.34 \times 0.10 \times 2) \times 9.20 = 4.30 =$	4 3 m3
敷コン型枠 ( 小型 )	$A = 0.20 \times 9.20 \times 2 = 3.68 =$	3 7 m2
天端コンクリート ( 18-8-25BB )	$V = 1/2 \times 0.37 \times 0.10 \times (1.40 + 7.54 + 1.00 + 1.40 + 6.14 + 1.00) = 0.34 =$	0 3 m3
天コン型枠 ( 小型 )	$A = 0.11 \times (1.40 + 7.54 + 1.00 + 1.40 + 6.14 + 1.00) = 2.03 =$	2 0 m2
裏込材 ( RC-40 )	$V1 = (0.30 \times 1/2 \times (0.80 + 1.40) \times 1.044 + 0.07) \times 1.40 = 0.58$ $V2 = (0.30 \times 1.40 \times 1.044 + 0.07) \times (1/2 \times (7.54 + 7.33)) = 3.78$ $V3 = (0.30 \times 1/2 \times (1.40 + 0.80) \times 1.044 + 0.07) \times 1.00 = 0.41$ $V4 = (0.30 \times 0.80 \times 1.044 + 0.07) \times (1.40 + 1/2 \times (6.14 + 6.27) + 1.00) = 2.76$ $\Sigma V = 7.53 =$	7 5 m3
均しコンクリート ( 18-8-40BB )	$V = 3.37 \times 0.10 \times 9.20 = 2.06 =$	2 1 m3
均し型枠 ( 均し )	$A = 0.10 \times 2 \times 7.80 = 2.20 =$	2 2 m2
目地材 ( t=10mm )	帯工取付部 計2ヶ所 $A = (1.00 \times 0.35 \times 1.044 \times 2 + 3.17 \times 0.30) \times 2 = 2.46 =$	2 5 m2

1式当り

[illegible]

名 称	算 式 ・ 小 計			数 量		
	流路工(C')			1式当り		
ブロック積 ( 控35cm )	A= 1.00*16.40*1.044*2	=	34.24 =	34	2	m2
胴込コンクリート ( 18-8-25BB )	V= 34.24*0.22	=	7.53 =	7	5	m3
敷コンクリート ( 18-8-40BB )	V= (3.17*0.30-1/2*0.34*0.10*2)*16.40	=	15.04 =	15	0	m3
敷コン型枠 ( 小型 )	A= 0.20*16.40*2	=	6.56 =	6	6	m2
天端コンクリート ( 18-8-25BB )	V= 1/2*0.37*0.10*16.40*2	=	0.61 =	0	6	m3
天コン型枠 ( 小型 )	A= 0.11*16.40*2	=	3.61 =	3	6	m2
裏込材 ( RC-40 )	V= (0.30*0.80*1.044+0.07)*16.40*2	=	10.51 =	10	5	m3
均しコンクリート ( 18-8-40BB )	V= 3.37*0.10*16.40	=	5.53 =	5	5	m3
均し型枠 ( 均し )	A= 0.10*2*16.40	=	3.28 =	3	3	m2
目地材 ( t=10mm )	帯工取付部と中間 計3ヶ所 A= (1.00*0.35*1.044*2+3.17*0.30)*3	=	3.70 =	3	7	m2

1式当り

[illegible]



名 称	算 式 ・ 小 計			数 量		
	流路工(C)			1式当り		
ブロック積 ( 控35cm )	A= 1.00*14.00*1.044*2	=	29.23 =	29	2	m2
胴込コンクリート ( 18-8-25BB )	V= 29.23*0.22	=	6.43 =	6	4	m3
敷コンクリート ( 18-8-40BB )	V= (3.17*0.30-1/2*0.34*0.10*2)*14.00	=	12.84 =	12	8	m3
敷コン型枠 ( 小型 )	A= 0.20*14.00*2	=	5.60 =	5	6	m2
天端コンクリート ( 18-8-25BB )	V= 1/2*0.37*0.10*14.00*2	=	0.52 =	0	5	m3
天コン型枠 ( 小型 )	A= 0.11*14.00*2	=	3.08 =	3	1	m2
裏込材 ( RC-40 )	V= (0.30*0.80*1.044+0.07)*14.00*2	=	8.98 =	9	0	m3
均しコンクリート ( 18-8-40BB )	V= 3.37*0.10*14.00	=	4.72 =	4	7	m3
均し型枠 ( 均し )	A= 0.10*2*14.00	=	2.80 =	2	8	m2
目地材 ( t=10mm )	帯工取付部と中間 計3ヶ所 A= (1.00*0.35*1.044*2+3.17*0.30)*3	=	3.70 =	3	7	m2

1式当り

[illegible]

名 称	算 式 ・ 小 計	数 量
	流路工(D)	1式当り
ブロック積 ( 控35cm )	$A1 = 1.00 \times (1.20 + 1/2 \times (6.46 + 6.56) + 4.00) \times 1.044 = 12.23$ $A2 = 1/2 \times (1.00 + 1.40) \times 1.20 \times 1.044 = 1.50$ $A3 = 1.40 \times 1/2 \times (8.64 + 8.45) \times 1.044 = 13.02$ $A4 = 1.00 \times 1/2 \times (4.25 + 5.11) \times 1.044 = 4.89$ $\Sigma A = 31.63 =$	31 6 m2
胴込コンクリート ( 18-8-25BB )	$V = 31.63 \times 0.22 = 6.96 =$	7 0 m3
敷コンクリート ( 18-8-40BB )	$V1 = 42.7 \times 0.30 = 4.30$ $V2 = 0.08 \times (1.20 + 6.56 + 4.00 + 1.20 + 9.00 + 5.11) = 2.17$ $\Sigma V = 6.46 =$	6 5 m3
敷コン型枠 ( 小型 )	$A = 0.20 \times (1.20 + 6.56 + 4.00 + 1.20 + 9.00 + 5.11) = 5.41 =$	5 4 m2
天端コンクリート ( 18-8-25BB )	$V = 1/2 \times 0.37 \times 0.10 \times (1.20 + 6.46 + 4.00 + 1.20 + 8.81 + 4.25) = 0.48 =$	0 5 m3
天コン型枠 ( 小型 )	$A = 0.11 \times (1.20 + 6.46 + 4.00 + 1.20 + 8.81 + 4.25) = 2.85 =$	2 9 m2
裏込材 ( RC-40 )	$V1 = (0.30 \times 0.80 \times 1.044 + 0.07) \times (1.20 + 1/2 \times (6.46 + 6.56) + 4.00) = 3.75$ $V2 = (0.30 \times 1/2 \times (0.80 + 1.20) \times 1.044 + 0.07) \times 1.20 = 0.46$ $V3 = (0.30 \times 1.20 \times 1.044 + 0.07) \times (1/2 \times (8.81 + 9.00)) = 3.97$ $V4 = (0.30 \times 0.80 \times 1.044 + 0.07) \times (1/2 \times (4.25 + 5.11)) = 1.50$ $\Sigma V = 9.68 =$	9 7 m3
均しコンクリート ( 18-8-40BB )	$V1 = 42.7 \times 0.10 = 4.27$ $V2 = (0.10 + 0.34) \times 0.10 \times (1.20 + 6.56 + 4.00 + 1.20 + 9.00 + 5.11) = 1.19$ $\Sigma V = 5.46 =$	5 5 m3
均し型枠 ( 均し )	$A = 0.10 \times (1.20 + 6.56 + 4.00 + 1.20 + 9.00 + 5.11) = 2.71 =$	2 7 m2
目地材 ( t=10mm )	帯工取付部 計2ヶ所 $A = (1.00 \times 0.35 \times 1.044 \times 2 + 3.17 \times 0.30) \times 2 = 2.46 =$	2 5 m2

## 立積計算書

[illegible]











落差工材料集計表	
----------	--

[illegible]

## ◆集計表

## (C')落差工

施工地 高山市丹生川町久手字大久手

名 称	数	量	計 算 式
コンクリート体積	29.16	m3	コンクリート体積計算表
型枠	54.31	m2	型枠面積計算表
間詰コンクリート体積		m3	間詰コンクリート体積・型枠計算表
間詰コンクリート型枠面積		m2	〃
足場損料(キャットウォーク)		m	足場損料計算表 (キャットウォーク)
土砂掘削体積	139.3	m3	掘削体積計算表 (土砂)
土砂搬出体積		m3	
岩盤掘削体積		m3	掘削体積計算表 (岩盤)
岩盤搬出体積		m3	
崩土掘削体積		m3	掘削体積計算表 (土砂)
崩土搬出体積		m3	
土砂掘削面仕上	17.4	m2	掘削面仕上計算表
岩盤清掃		m2	〃
埋戻体積	24.5	m2	埋戻体積計算表
水抜きパイプ延長		m	
跡地緑化面積	26.6	m2	12.0 × 2.2
鉛直打継目型枠面積		m2	鉛直打継目計算表
目地材		m2	鉛直打継目と同じ
止水板		m	鉛直打継目計算表
袖囲い面積 (ブロック)		m2	袖囲い計算表
袖囲い面積 (植生シート)		m2	袖囲い計算表
袖囲い延長 (丸太筋工)		m	袖囲い計算表
水平打継目型枠面積	5.08	m2	29.16 × 0.0936 + 2.35
残土処理	109.1	m3	(139.3 + 0.0 + 0.0 - 24.5) × 0.95

## ◆コンクリート体積計算表

区 分	下 長 a	下 幅 b	a x b (イ)	上 長 a'	上 幅 b'	a' x b' (ロ)	a + a' A	b + b' B	A x B (ハ)	イ+ロ+ハ	高さ h	体 積 (m3)
A	5.15	1.00	5.15	5.35	1.00	5.35	10.50	2.00	21.00	31.50	1.00	5.25
B	3.35	1.00	3.35	3.55	1.00	3.55	6.90	2.00	13.80	20.70	1.00	3.45
C	5.50	1.42	7.81	11.00	1.00	11.00	16.50	2.42	39.93	58.74	2.09	20.46
小 計												29.16
コンクリート体積合計												29.16

## ◆型枠面積計算表

▼ 型枠面積計算表						水 表				水 裏		
区 分	上 長	下 長	平均長	高 さ	直面積	法勾配	法係数	面 積	残置式	法勾配	法係数	面 積
A	5.35	5.15	5.25	1.00	5.25		1.000	5.25			1.000	5.25
B	3.55	3.35	3.45	1.00	3.45		1.000	3.45			1.000	3.45
C	11.00	5.50	8.25	2.09	17.24		1.000	17.24		0.20	1.020	17.58
小 計					25.94			25.94				26.28
(1)						(2)		(2')		(3)		
鏡 面 ( 1.00 × 1.00 × 1.044 ) × 2										=	2.09 (4)	
型 枠 面 積 合 計						(2) + (3) + (4)			54.31			

施工地 高山市丹生川町久手字大久手

足場損料 (キャットウォーク) 延長

---

m

合 計	余 掘	0.40 m	勾 配	0.50	139.3	m3
-----	-----	--------	-----	------	-------	----

---

m3

合 計	余 掘	0.40 m	勾 配	0.20	m3
-----	-----	--------	-----	------	----

施工地 高山市丹生川町久手字大久手

◆鉛直打継目計算表(10～15m程度に1箇所) (C')落差工

施工地 高山市丹生川町久手字大久手

条 件					
天 端 幅		- m	水表法勾配 水裏法勾配	- -	突出部高 突出部幅
区 分		計 算 式			箇所数
					数 量     合計
止 水 板					
					合計

### ◆袖囲い計算表

ブ <sup>ロ</sup> ック	上 長	下 長	平均長	高 さ	直面積	箇所数	斜 率	斜面積	備 考
1									
2									
3									
4									
5									
6									
7									
ブロック合計									m2
植生シート	平均幅	長さ	面積	箇所数	斜 率	斜面積	備 考		
左									
右									
植生シート合計									m2
筋工 設置延長									m

## 帶工材料集計表

[illegible]

## ◆集計表

## (B)帯工

施工地 高山市丹生川町久手字大久手

名 称	数	量	計 算 式
コンクリート体積	6.96	m3	コンクリート体積計算表
型枠	19.07	m2	型枠面積計算表
間詰コンクリート体積		m3	間詰コンクリート体積・型枠計算表
間詰コンクリート型枠面積		m2	〃
足場損料(キャットウォーク)		m	足場損料計算表 (キャットウォーク)
土砂掘削体積	43.6	m3	掘削体積計算表 (土砂)
土砂搬出体積		m3	
岩盤掘削体積		m3	掘削体積計算表 (岩盤)
岩盤搬出体積		m3	
崩土掘削体積		m3	掘削体積計算表 (土砂)
崩土搬出体積		m3	
土砂掘削面仕上	7.0	m2	掘削面仕上計算表
岩盤清掃		m2	〃
埋戻体積	6.4	m2	埋戻体積計算表
水抜きパイプ延長		m	
跡地緑化面積	9.6	m2	6.0 × 1.6
鉛直打継目型枠面積		m2	鉛直打継目計算表
目地材		m2	鉛直打継目と同じ
止水板		m	鉛直打継目計算表
袖囲い面積 (ブロック)		m2	袖囲い計算表
袖囲い面積 (植生シート)		m2	袖囲い計算表
袖囲い延長 (丸太筋工)		m	袖囲い計算表
水平打継目型枠面積	3.00	m2	6.96 × 0.0936 + 2.35
残土処理	35.3	m3	(43.6 + 0.0 + 0.0 - 6.4) × 0.95

## ◆コンクリート体積計算表

区 分	下 長 a	下 幅 b	a x b (イ)	上 長 a'	上 幅 b'	a' x b' (ロ)	a + a' A	b + b' B	A x B (ハ)	イ+ロ+ハ	高さ h	体 積 (m3)
A	1.25	0.80	1.00	1.45	0.80	1.16	2.70	1.60	4.32	6.48	1.00	1.08
B	1.25	0.80	1.00	1.45	0.80	1.16	2.70	1.60	4.32	6.48	1.00	1.08
C	3.00	0.80	2.40	5.00	0.80	4.00	8.00	1.60	12.80	19.20	1.50	4.80
小 計												6.96
コンクリート体積合計												6.96

## ◆型枠面積計算表

▼ 型枠面積計算表						水 表				水 裏		
区 分	上 長	下 長	平均長	高 さ	直面積	法勾配	法係数	面 積	残置式	法勾配	法係数	面 積
A	1.45	1.25	1.35	1.00	1.35		1.000	1.35			1.000	1.35
B	1.45	1.25	1.35	1.00	1.35		1.000	1.35			1.000	1.35
C	5.00	3.00	4.00	1.50	6.00		1.000	6.00			1.000	6.00
小 計					8.70			8.70				8.70
(1)						(2)		(2')		(3)		
鏡 面 ( 0.80 × 1.00 × 1.044 ) × 2										=	1.67 (4)	
型枠面積合計						(2) + (3) + (4)			19.07			

施工地 高山市丹生川町久手字大久手

[illegible][illegible]



施工地 高山市丹生川町久手字大久手

◆鉛直打継目計算表(10～15m程度に1箇所) (B)帯工

施工地 高山市丹生川町久手字大久手

条 件				
天 端 幅	- m	水表法勾配	-	突出部高
		水裏法勾配	-	突出部幅
区 分	計 算 式			箇所数
				数 量
				合計
止 水 板				
				合計

### ◆袖囲い計算表

ブロック	上 長	下 長	平均長	高 さ	直面積	箇所数	斜 率	斜面積	備 考
1									
2									
3									
4									
5									
6									
7									
ブロック合計									m2
植生シート	平均幅		長さ		面積	箇所数	斜 率	斜面積	備 考
左									
右									
植生シート合計									m2
筋工 設置延長									m

## ◆集計表

(C')帯工

施工地 高山市丹生川町久手字大久手

名 称	数	量	計 算 式
コンクリート体積	6.32	m3	コンクリート体積計算表
型枠	17.47	m2	型枠面積計算表
間詰コンクリート体積		m3	間詰コンクリート体積・型枠計算表
間詰コンクリート型枠面積		m2	〃
足場損料(キャットウォーク)		m	足場損料計算表 (キャットウォーク)
土砂掘削体積	101.9	m3	掘削体積計算表 (土砂)
土砂搬出体積		m3	
岩盤掘削体積		m3	掘削体積計算表 (岩盤)
岩盤搬出体積		m3	
崩土掘削体積		m3	掘削体積計算表 (土砂)
崩土搬出体積		m3	
土砂掘削面仕上	6.8	m2	掘削面仕上計算表
岩盤清掃		m2	〃
埋戻体積	4.6	m2	埋戻体積計算表
水抜きパイプ延長		m	
跡地緑化面積	9.6	m2	$6.0 \times 1.6$
鉛直打継目型枠面積		m2	鉛直打継目計算表
目地材		m2	鉛直打継目と同じ
止水板		m	鉛直打継目計算表
袖囲い面積 (ブロック)		m2	袖囲い計算表
袖囲い面積 (植生シート)		m2	袖囲い計算表
袖囲い延長 (丸太筋工)		m	袖囲い計算表
水平打継目型枠面積	2.94	m2	$6.32 \times 0.0936 + 2.35$
残土処理	92.4	m3	$(101.9 + 0.0 + 0.0 - 4.6) \times 0.95$

## ◆コンクリート体積計算表

区 分	下 長 a	下 幅 b	a x b (イ)	上 長 a'	上 幅 b'	a' x b' (ロ)	a + a' A	b + b' B	A x B (ハ)	イ+ロ+ハ	高さ h	体 積 (m3)
A	1.25	0.80	1.00	1.45	0.80	1.16	2.70	1.60	4.32	6.48	1.00	1.08
B	1.25	0.80	1.00	1.45	0.80	1.16	2.70	1.60	4.32	6.48	1.00	1.08
C	3.00	0.80	2.40	5.00	0.80	4.00	8.00	1.60	12.80	19.20	1.30	4.16
小 計												6.32
コンクリート体積合計												6.32

## ◆型枠面積計算表

▼ 型枠面積計算表

区 分	上 長	下 長	平均長	高 さ	直面積	水 表				水 裏		
						法勾配	法係数	面 積	残置式	法勾配	法係数	面 積
A	1.45	1.25	1.35	1.00	1.35		1.000	1.35			1.000	1.35
B	1.45	1.25	1.35	1.00	1.35		1.000	1.35			1.000	1.35
C	5.00	3.00	4.00	1.30	5.20		1.000	5.20			1.000	5.20
小 計					7.90			7.90				7.90
(1)						(2)		(2')		(3)		
鏡 面 ( 0.80 × 1.00 × 1.044 ) × 2										=	1.67 (4)	
型 枠 面 積 合 計						(2) + (3) + (4)			17.47			

施工地 高山市丹生川町久手字大久手

足場損料 (キャットウォーク) 延長

合計

合計

◆掘削体積計算表（崩土）

(C') 帶工

施工地 高山市丹生川町久手字大久手

### ◆掘削面仕上計算表

### ◆掘削面仕上計算表

### ◆埋戻土体積計算表

### ◆埋戻土体積計算表

◆間詰コンクリート体積・型枠計算表

◆間詰コンクリート体積・型枠計算表

区 分	計 算 式	数 量
断 面 積		
体 積		
合 計		
型 枠		
合 計		

◆鉛直打継目計算表(10～15m程度に1箇所) (C')帯工

施工地 高山市丹生川町久手字大久手

条 件	- m	水表法勾配	-	突出部高	- m
天 端 幅		水裏法勾配	-	突出部幅	- m
区 分	計 算 式			箇所数	数 量
					合計
止 水 板					
					合計

### ◆袖囲い計算表

ブロック	上 長	下 長	平均長	高 さ	直面積	箇所数	斜 率	斜面積	備 考
1									
2									
3									
4									
5									
6									
7									
ブロック合計									m2
植生シート	平均幅	長さ	面積	箇所数	斜 率	斜面積	備 考		
左									
右									
植生シート合計									m2
筋工 設置延長									m

## ◆集計表

## (D)帯工

施工地 高山市丹生川町久手字大久手

名 称	数	量	計 算 式
コンクリート体積	6.32	m3	コンクリート体積計算表
型枠	17.47	m2	型枠面積計算表
間詰コンクリート体積		m3	間詰コンクリート体積・型枠計算表
間詰コンクリート型枠面積		m2	〃
足場損料(キャットウォーク)		m	足場損料計算表(キャットウォーク)
土砂掘削体積	91.9	m3	掘削体積計算表(土砂)
土砂搬出体積		m3	
岩盤掘削体積		m3	掘削体積計算表(岩盤)
岩盤搬出体積		m3	
崩土掘削体積		m3	掘削体積計算表(土砂)
崩土搬出体積		m3	
土砂掘削面仕上	6.8	m2	掘削面仕上計算表
岩盤清掃		m2	〃
埋戻体積	5.0	m2	埋戻体積計算表
水抜きパイプ延長		m	
跡地緑化面積	9.6	m2	$6.0 \times 1.6$
鉛直打継目型枠面積		m2	鉛直打継目計算表
目地材		m2	鉛直打継目と同じ
止水板		m	鉛直打継目計算表
袖囲い面積(ブロック)		m2	袖囲い計算表
袖囲い面積(植生シート)		m2	袖囲い計算表
袖囲い延長(丸太筋工)		m	袖囲い計算表
水平打継目型枠面積	2.94	m2	$6.32 \times 0.0936 + 2.35$
残土処理	82.6	m3	$(91.9 + 0.0 + 0.0 - 5.0) \times 0.95$

## ◆コンクリート体積計算表

区 分	下 長 a	下 幅 b	a x b (イ)	上 長 a'	上 幅 b'	a' x b' (ロ)	a + a' A	b + b' B	A x B (ハ)	イ+ロ+ハ	高さ h	体 積 (m3)
A	1.25	0.80	1.00	1.45	0.80	1.16	2.70	1.60	4.32	6.48	1.00	1.08
B	1.25	0.80	1.00	1.45	0.80	1.16	2.70	1.60	4.32	6.48	1.00	1.08
C	3.00	0.80	2.40	5.00	0.80	4.00	8.00	1.60	12.80	19.20	1.30	4.16
小 計												6.32
コンクリート体積合計												6.32

## ◆型枠面積計算表

▼主材面積計算表												
区 分	上 長	下 長	平均長	高 さ	直面積	水 表				水 裏		
						法勾配	法係数	面 積	残置式	法勾配	法係数	面 積
A	1.45	1.25	1.35	1.00	1.35		1.000	1.35			1.000	1.35
B	1.45	1.25	1.35	1.00	1.35		1.000	1.35			1.000	1.35
C	5.00	3.00	4.00	1.30	5.20		1.000	5.20			1.000	5.20
小 計					7.90			7.90				7.90
(1)						(2)		(2')		(3)		
鏡 面 ( 0.80 × 1.00 × 1.044 ) × 2										=	1.67 (4)	
型 枠 面 積 合 計						(2) + (3) + (4)			17.47			

施工地 高山市丹生川町久手字大久手

足場損料 (キャットウォーク) 延長

合計

合計



施工地 高山市丹生川町久手字大久手



1式当り

[illegible]

名 称	算 式 ・ 小 計			数 量		
	受口工(C')			1式当り		
ブロック積 ( 控35cm )	$A = 1/2 * (1.00 + 2.59) * 1/2 * (4.09 + 4.47) * 1.044 * 2$	=	16.041	=	16 04	m2
胴込コンクリート ( 18-8-25BB )	$V = 16.041 * 0.22$	=	3.529	=	3 53	m3
敷コンクリート ( 18-8-40BB )	$A1 = 3.77 * 0.50 - 1/2 * 0.34 * 0.10 * 2$ $A2 = 3.17 * 0.50 - 1/2 * 0.34 * 0.10 * 2$	= =	1.851 1.551			
	$V = 1/2 * (1.851 + 1.551) * 1/2 * (4.08 + 3.98)$	=	6.864	=	6 86	m3
敷コン型枠 ( 小型 )	$A = 0.40 * 4.09 * 2$	=	3.272	=	3 27	m2
天端コンクリート ( 18-8-25BB )	$V = 1/2 * 0.37 * 0.10 * 4.47 * 2$	=	0.165	=	0 17	m3
天コン型枠 ( 小型 )	$A = 0.11 * 4.47 * 2$	=	0.983	=	0 98	m2
裏込材 ( RC-40 )	$V = (1/2 * (0.80 + 2.39) * 1/2 * (4.09 + 4.47) * 0.30$ $* 1.044 + 0.10 * 4.09) * 2$	=	5.094	=	5 09	m3
目地材 ( t=10mm )	$A1 = (2.59 * 1.044 * 0.35 * 2 + 3.77 * 0.50) * 1.020$ $A2 = 1.00 * 1.044 * 0.35 * 2 + 3.17 * 0.50$	= =	3.786 3.047			
	計	=	6.833	=	6 83	m2

1式当り

[illegible]

名 称	算 式 ・ 小 計			数 量		
	湧水対策工			1式当り		
小口止工 ( 18-8-40BB )	A1=(3.62+(2.50+0.68*2))*0.40/2	=	1.496			
	A2=0.68*0.50*2	=	0.680			
	A3=0.68*0.50*2	=	0.680			
	A4=0.68*0.40	=	0.272			
	Σ A =		3.128			
	V= 1.496*0.30+0.68*0.30+0.68*0.45+0.272*0.60	=	1.122	=	1 12	m3
型枠 ( 小型 )	A= 3.128*2	=	6.256	=	6 3	m2
カゴ枠 (1200×500×2000)	L= 6	=	6.000	=	6 0	m
	割付個数 2.0mタイプ N=7個 1.0mタイプ N=3個					
吸出防止材 ( t=10mm )	A= 9.1*1.2	=	10.920	=	10 9	m2

1式当り

[illegible]

名 称	算 式 ・ 小 計	数 量
表層工 (再生密粒度As13F)	舗装工	1式当り
	CAD求積による	
	A1=320 = 320.000 =	320 0 m2
	=	



1式当り

[illegible]

名 称	算 式 ・ 小 計		数 量	
	取壊工		1式当り	
舗装版撤去工 ( As )	CAD求積による A1= 150	= 150.000 =	150	0 m2
廃材運搬工 ( As )	A1= 150*0.03	= 4.500 =	4	5 m3
廃材処分工 ( As )	A1= 150*0.03*2.35	= 10.575 =	10	6 t