

令和7年度(繰越)

社会資本整備総合交付金 道路改良事業

道路改良工事

市道 本曾倉線

駒ヶ根市 中沢 本曾倉東

数 量 計 算 書

駒ヶ根市役所

工事数量総括表

工事名	令和7年度(繰越) 本曽倉線道路改良工事				(0回変更)	事業区分	道路改良
						工事区分	改築
工事区分・工種・種別・細別		規格	単位	数量(前回)	数量(今回)	数量増減	摘要
道路土工			式		1		
掘削工			式		1		
掘削		(土砂)	m3		40		
盛土工			式		1		
路床盛土			m3		40		
残土処理工			式		1		
土砂等運搬			m3		300		
残土等処分		地山*1.2	m3		360		
地盤改良工			式		1		
置換工			式		1		
置換		車道路床置換	m3		140		
擁壁工			式		1		
作業土工			式		1		
床掘		(土砂)	m3		270		
埋戻		転圧有	m3		130		
基面整正			m2		30		
大型ブロック積工			式		1		
プレキャスト垂直擁壁(材料費)			式		1		
垂直擁壁組立・設置		標準ブロック・L型金網	m2		53		
垂直擁壁組立・設置		根石ブロック	m2		12		
垂直擁壁組立・設置		端部用金網	m2		13		
中詰碎石		標準ブロック 再生クラッシュラン RC-40	m3		71		
中詰碎石		根石ブロック 再生クラッシュラン RC-40	m3		6		
基礎碎石		再生クラッシュラン RC-40 t=10cm	m2		30		
基礎コンクリート		18-8-40BB t=10cm	m3		3		
コンクリート型枠		一般型枠 均しコンクリート	m2		5		

工事数量総括表

工事名	令和7年度(繰越) 本曽倉線道路改良工事 (0回変更)				事業区分	道路改良	
					工事区分	改築	
工事区分・工種・種別・細別		規格	単位	数量(前回)	数量(今回)	数量増減	摘要
天端コンクリート		18-8-40BB	m3		4		
小口止		コンクリート 18-8-40BB	m3		1		
小口止 (小口止に含まれる)		普通型枠	m2		9		
間詰めコンクリート		コンクリート 18-8-40BB	m3		3		
間詰めコンクリート型枠		普通型枠	m2		13		
現場打ちコンクリート		コンクリート 18-8-40BB	m3		7		
現場打ちコンクリート型枠		普通型枠	m2		9		
敷モルタル			m3		0.1		
伸縮目地		樹脂発泡体t=10mm	m3		7		
あと施工アンカー		M12×70mm L型金物含む	組		6		
排水構造物工			式		1		
作業土工			式		1		
床掘		(土砂)	m3		140		
埋戻		転圧有	m3		80		
基面整正			m2		53		
側溝工			式		1		
自由勾配側溝		W300×H300 横断型	m		12		
自由勾配側溝		W300×H300 標準型	m		6		
側溝蓋 グレーチング		300 横断用	枚		6		12*(5/10)=6
側溝蓋 グレーチング		300 縦断用	枚		1		6*(1/10)=0.6 ≒ 1
側溝蓋 Co蓋		300 縦断用	枚		4		6*(8/10)=4.8 ≒ 4
コンクリート間詰		18-8-25BB	m3		2		
管渠工			式		1		
プレキャストカルバート 横断管渠		ボックスカルバート1400×1400型 材料費	式		1		
プレキャストカルバート 横断管渠		ボックスカルバート1400×1400型 設置	m		18		
SGP管		φ150mm	m		5		
導水路工			式		1		
導流壁(重力式擁壁)		平均高さ1.0m 基礎材無し 均しコンクリート無し	m3		2		

工事数量総括表

工事名	令和7年度(繰越) 本曽倉線道路改良工事				(0回変更)	事業区分	道路改良
							工事区分	改築
工事区分・工種・種別・細別		規格	単位	数量(前回)	数量(今回)	数量増減	摘要	
石積保護工			式		1			
保護コンクリート		t=20cm	m3		3			
型枠		普通型枠	m2		15			
集水桝・マンホール工			式		1			
角形マンホール		(点検口付き)	基		1			
構造物取り壊し工			式		1			
防護柵撤去工			式		1			
防護柵撤去		ガードレール Gr-c-2B	m		32			
構造物取壊し工			式		1			
コンクリート構造物取壊し			m3		45			
運搬処理工			式		1			
殻運搬		ガードレール 現場発生品及び支給品運搬	t		1			
殻運搬		アスファルト	m3		8			
殻運搬		無筋コンクリート	m3		45			
殻処分		鉄くず スクラップ	t		1			
殻処分		アスファルト	t		19			
殻処分		無筋コンクリート	t		105			
舗装版撤去工			式		1			
舗装版破碎工			式		1			
舗装版切断		アスファルト舗装版5cm	m		10			
舗装版撤去		アスファルト舗装版5cm	m2		170			
舗装工			式		1			
作業土工			式		1			
床掘		(土砂)	m3		130			
舗装準備工			式		1			
不陸整正		本線	m2		164			
不陸整正		取付	m2		78			

工事数量総括表

工事名	令和7年度(繰越) 本曽倉線道路改良工事				(0回変更)	事業区分	道路改良
						工事区分	改築
工事区分・工種・種別・細別		規格	単位	数量(前回)	数量(今回)	数量増減	摘要
アスファルト舗装工			式		1		
下層路盤工		再生クラッシャラン0-40mm t=19cm	m2		290		車道
上層路盤工		粒調碎石0-40mm t=15cm	m2		290		車道
表層工		再生密粒度AS20f t=5cm	m2		586		車道
路盤工		再生クラッシャラン0-40mm t=15cm	m2		22		取付
表層工		再生密粒度AS20f t=5cm	m2		78		取付
防護柵工			式		1		
路側防護柵工			式		1		
ガードレール		Gr-C-2B 新設	m		21		
防護柵基礎工			式		1		
プレキャスト防護柵基礎		種別C種 H=500型	m		22		
道路附属施設工			式		1		
徒歩道整備工			式		1		
徒歩道整備		不陸正整 W=1.0m	m2		8		
防草シート(土木シート) 材料費		ポリエステル繊維 t=0.19	m2		10		
防草シート(土木シート) 設置			m2		10		
碎石敷き		再生クラッシャランRC-40 t=10cm	m2		8		
階段工			式		1		
プラスチック階段 片側転落防止柵付き階段		再生プラスチック製 階段 材料費	式		1		
プラスチック階段 片側転落防止柵付き階段		再生プラスチック製 手摺 材料費	式		1		
プラスチック階段 片側転落防止柵付き階段		再生プラスチック製 階段・手摺 設置	m		6		
区画線工			式		1		
区画線工			式		1		
区画線 (外側線)		白色 熔融式W=15cm	m		360		
区画線 (導流帯)		白色 熔融式W=45cm ゼブラ表示	m		33		
境界工			式		1		
境界杭		コンクリート境界杭	本		6		
仮設工			式		1		
足場工		単管傾斜足場	掛m2		10		
技術管理費 平板載荷試験			式		1		

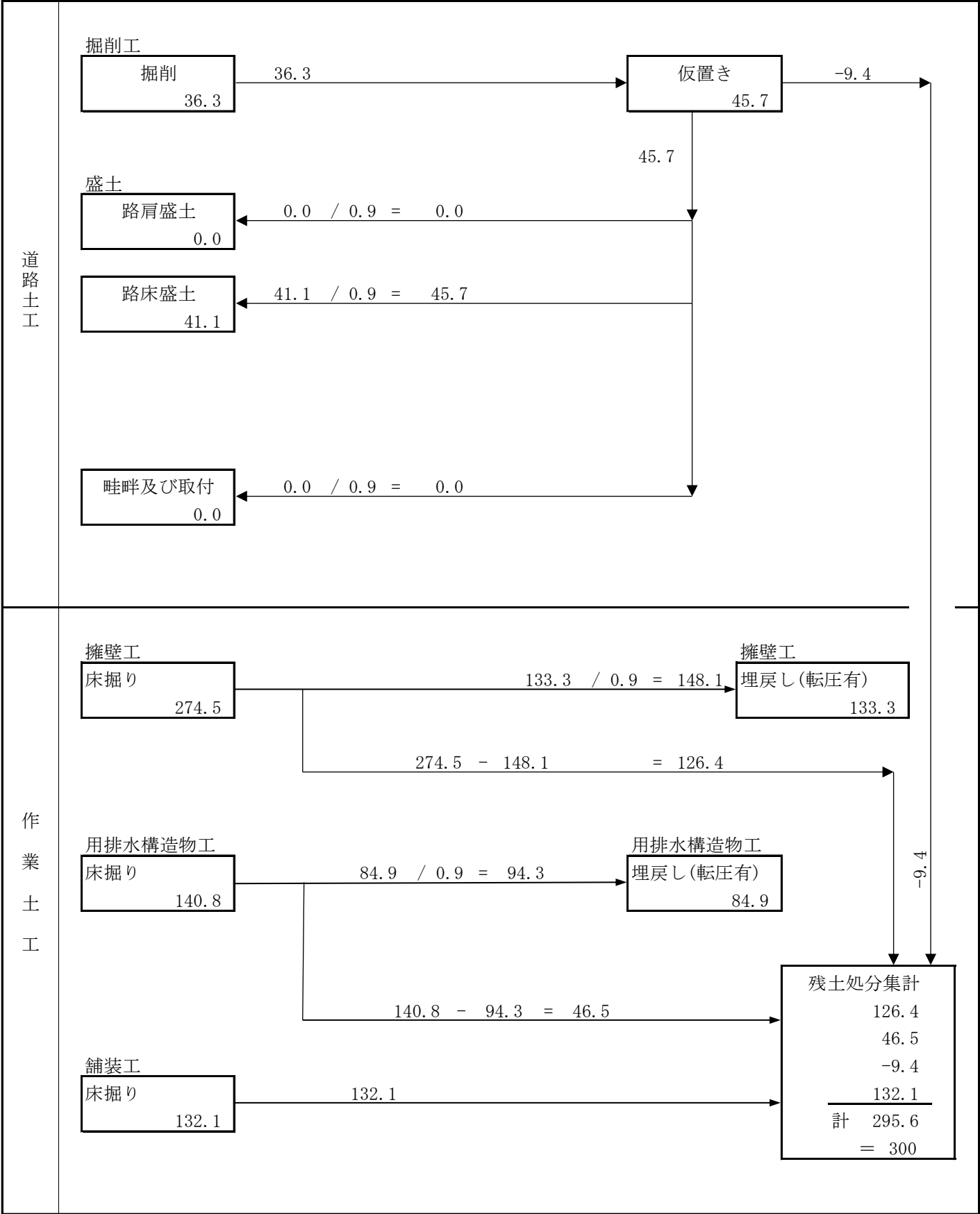
道路土工 計 算 書			
名 称	計 算 式	単位	数 量
道路土工			
掘削工			
掘削(土砂)	掘削(土砂)計算書より V= 76.1	m3	40
	(碎石舗装)撤去平面図より V= 13.1		
	撤去工(舗装版)控除 V= -8.4		
	<u>取壊し工(コンクリート構造物)控除 V= -44.5</u>		
	合 計 36.3 = 40		
盛土工			
路床盛土	路床盛土計算書より V= 41.1 = 40	m3	40

計算書記載例 算術演算子 (+)加算 (-)減算 (*)乗算 (/)除算 (^)べき乗 :単位(m)メートル (m2)平方メートル (m3)立法メートル (kg)キログラム

計算書

計算書記載例 算術演算子 (+)加算 (-)減算 (*)乗算 (/)除算 (^)べき乗 :単位(m)メートル (m2)平方メートル (m3)立法メートル (kg)キログラム

土工配分図



地盤改良工 計 算 書			
名 称	計 算 式	単位	数 量
置換工			
置換	車道路床置換 別紙計算書よりA= 141.8 = 140	m3	140

計算書記載例 算術演算子 (+)加算 (-)減算 (*)乗算 (/)除算 (^)べき乗 :単位(m)メートル (m2)平方メートル (m3)立法メートル (kg)キログラム

計算書

計算書記載例 算術演算子 (+)加算 (-)減算 (*)乗算 (/)除算 (^)べき乗 :単位(m)メートル (m²)平方メートル (m³)立法メートル (kg)キログラム

計算書記載例 算術演算子 (+)加算 (-)減算 (*)乗算 (/)除算 (^)べき乗 :単位(m)メートル (m²)平方メートル (m³)立法メートル (kg)キログラム

擁壁工 作業土工 計 算 書									
名 称		計 算 式						単位	数 量
作業土工									

計算書記載例 算術演算子 (+)加算 (-)減算 (*)乗算 (/)除算 (^)べき乗 :単位(m)メートル (m2)平方メートル (m3)立法メートル (kg)キログラム

計算書

計算書記載例 算術演算子 (+)加算 (-)減算 (*)乗算 (/)除算 (^)べき乗 :単位(m)メートル (m2)平方メートル (m3)立方メートル (kg)キログラム

擁壁工 右 作業土工 計 算 書

[illegible]

計算書記載例 算術演算子 (+)加算 (-)減算 (*)乗算 (/)除算 (^)べき乗 :単位(m)メートル (m2)平方メートル (m3)立法メートル (kg)キログラム

プレキャスト擁壁工 計 算 書 1式当り			
名 称	計 算 式		単位 数 量
プレキャスト垂直擁壁 (材料費)			式 1
標準ブロック	N= 105	= 105	個 105
L型金網 100型	N= 32	= 32	個 32
L型金網 150型	N= 36	= 36	個 36
L型金網 200型	N= 37	= 37	個 37
根石ブロック110型	N= 23	= 23	個 23
端部用金網 50型	N= 15	= 15	枚 15
端部用金網 100型	N= 9	= 9	枚 9
端部用金網 150型	N= 5	= 5	枚 5
端部用金網 200型	N= 2	= 2	枚 2

計算書記載例 算術演算子 (+)加算 (-)減算 (*)乗算 (/)除算 (^)べき乗 :単位(m)メートル (m2)平方メートル (m3)立法メートル (kg)キログラム

プレキャスト擁壁工				計 算 書	1式当り
名 称	計 算 式			単位	数 量
中詰め材保護シート	L= 163.0 = 163			m	163
吸出防止シート	W=1000mm t=10mm A= 15.0 = 15			m2	15
垂直擁壁組立・設置	標準ブロック・L型金網 A= 0.5 × 1.0 × 105 = 52.5 N= = 105			m2	53
垂直擁壁組立・設置	根石ブロック A= 0.5 × 1.0 × 23 = 11.5 N= = 23			m2	12
垂直擁壁組立・設置	端部用金網 A= 0.5 × 0.5 × 15 = 3.8 A= 0.5 × 0.9 × 9 = 4.1 A= 0.5 × 1.4 × 5 = 3.5 A= 0.5 × 1.9 × 2 = 1.9 合計 = 13.3			m2	13
中詰め砕石	標準ブロック 再生クラッシュラン RC-40 V= 70.55 = 70.6			m3	71
中詰め砕石	根石ブロック 再生クラッシュラン RC-40 V= 6.10 = 6.1			m3	6
基礎砕石	再生クラッシュラン RC-40 t=10cm A= 29.90 = 29.9			m2	30

計算書記載例 算術演算子 (+)加算 (-)減算 (*)乗算 (/)除算 (^)べき乗 :単位(m)メートル (m2)平方メートル (m3)立法メートル (kg)キログラム

プレキャスト擁壁工 計 算 書				
名 称	計 算 式			単位 数 量
基礎コンクリート	18-8-40BB t=10cm V= 2.99	= 3.0	m3	3
基礎コンクリート型枠	A= 4.60	= 4.6	式 (m2)	(5)
現場打天端コンクリート	18-8-25BB V= 4.39 (型枠・養生含む)	= 4.4	m3	4
小口止コンクリート	18-8-40BB V= 0.43 + 0.44 + 0.21	= 1.1	m3	1
小口止コンクリート型枠	A= 4.00 + 4.00 + 1.30	= 9.3	式 (m2)	(9)
間詰めコンクリート	18-8-40BB V= 3.22	= 3	m3	3
間詰めコンクリート型枠	普通型枠 A= 12.80	= 13	m2	13
現場打ちコンクリート	18-8-40BB V= 6.67	= 7	m3	7
現場打ちコンクリート型枠	普通型枠 A= 9.20	= 9	m2	9
敷モルタル	V= 0.12	= 0.1	m3	0.1
伸縮目地	樹脂発泡体t=10mm A= 6.92	= 7	m2	7
あと施工アンカー	M12×70mm L型金物含む N= 6	= 6	組	6

計算書記載例 算術演算子 (+)加算 (-)減算 (*)乗算 (/)除算 (^)べき乗 :単位(m)メートル (m2)平方メートル (m3)立法メートル (kg)キログラム

【 数 量 計 算 書 】

垂直擁壁

〔垂直擁壁 コンクリートブロック個数〕

割付図面より算出

標準ブロック	H500×L1000×B370	105	個(m)(0.5m2)
水位ブロック(T35)	H500×L1000×B370	0	個(m)(0.5m2)
根石ブロック100型	H500×L1000×B1000	0	個(m)(0.5m2)
根石ブロック110型	H500×L1000×B1100	23	個(m)(0.5m2)
根石ブロック130型	H500×L1000×B1300	0	個(m)(0.5m2)
根石ブロック180型	H500×L1000×B1800	0	個(m)(0.5m2)
コーナーブロック	H500×L1000×B120	0	個(m)(0.5m2)
天端ブロック300型	H300×L1000×B70	0	個(m)(0.5m2)
天端ブロック500型	H500×L1000×B70	0	個(m)(0.5m3)

〔垂直擁壁 L型金網〕

割付図面より算出

標準	100型	H500×L1000×B650	32	個(0.5m2)
	150型	H500×L1000×B1150	36	個(0.5m2)
	200型	H500×L1000×B1650	37	個(0.5m2)
	250型	H500×L1000×B2150	0	個(0.5m2)
	300型	H500×L1000×B2650	0	個(0.5m2)
	350型	H500×L1000×B3150	0	個(0.5m2)
T-35	100型(T35)	H500×L1000×B650	0	個(0.5m2)
	150型(T35)	H500×L1000×B1150	0	個(0.5m2)
	200型(T35)	H500×L1000×B1650	0	個(0.5m2)
	250型(T35)	H500×L1000×B2150	0	個(0.5m2)
	300型(T35)	H500×L1000×B2650	0	個(0.5m2)
	350型(T35)	H500×L1000×B3150	0	個(0.5m2)

〔垂直擁壁 端部金網〕

割付図面より算出

端部金網 50型	H500×B 500	15	枚
端部金網100型	H500×B 900	9	枚
端部金網150型	H500×B1400	5	枚
端部金網200型	H500×B1900	2	枚
端部金網250型	H500×B2400	0	枚
端部金網300型	H500×B2900	0	枚
端部金網350型	H500×B3400	0	枚

〔垂直擁壁 中詰材保護シート〕

金網総延長(L型金網、端部金網)+L型金網の上下サイズ切り替わり箇所の延長

中詰材保護シート 幅600×厚さ0.5mm 163.0 m

〔垂直擁壁 吸出防止シート〕

L型金網最上段延長

※吸出防止シートW=3mは1m+2mとして分けて計上	幅1000×厚さ10mm	15.0	m	15.0	m2
※吸出防止シートの算出幅は標準断面図参照	幅2000×厚さ10mm	0.0	m	0.0	m2
水位ブロック用					
算式=(T35ブロック+根石ブロック)×0.5=	幅 100×厚さ10mm	0.0	m	0.0	m2
合計				15.0	m2

【 数 量 計 算 書 】

垂直擁壁

〔垂直擁壁 中詰材〕

各L型金網規格 設定数値中詰材m3/m2数量より中詰材料算出

100型	0.82 (m3/m2)	算式 = (100型m2数 × 0.82) + (150型m2数 × 1.32) + (200型m2数 × 1.82) + (250型m2数 × 2.32) + (300型m2数 × 2.82) + (350型m2数 × 3.32)		
150型	1.32 (m3/m2)			
200型	1.82 (m3/m2)			
250型	2.32 (m3/m2)		規格	RC40-0
300型	2.82 (m3/m2)			70.55 m3
350型	3.32 (m3/m3)			

〔垂直擁壁 根石ブロック中詰材〕

根石ブロック規格 設定数値中詰材m3/m2数量より中詰材料算出

根石ブロック100型	0.53 (m3/m2)	算式 = (根石100型m2数 × 0.53) + (根石110型m2数 × 0.53) + (根石130型m2数 × 0.53) + (根石180型m2数 × 0.84) =	規格	
根石ブロック110型	0.53 (m3/m2)		RC40-0	
根石ブロック130型	0.53 (m3/m2)			
根石ブロック180型	0.84 (m3/m2)			6.10 m3

〔垂直擁壁 敷モルタル〕

規格 1:3

$$\begin{aligned} \text{算式} = & (\text{根石100個数} \times 1.0 \times \text{厚}0.02) + (\text{根石110個数} \times 1.1 \times \text{厚}0.02) \\ & + (\text{根石130個数} \times 1.3 \times \text{厚}0.02) + (\text{根石180個数} \times 1.8 \times \text{厚}0.02) = \end{aligned}$$

0.51 m3

〔垂直擁壁 基礎コンクリート〕

規格 18-8-40BB

$$\begin{aligned} \text{算式} = & (\text{根石100個数} \times 1.2 \times \text{厚}0.1) + (\text{根石110個数} \times 1.3 \times \text{厚}0.1) \\ & + (\text{根石130個数} \times 1.5 \times \text{厚}0.1) + (\text{根石180個数} \times 2.0 \times \text{厚}0.1) = \end{aligned}$$

2.99 m3

〔垂直擁壁 基礎碎石〕

規格 RC40-0

$$\begin{aligned} \text{算式} = & (\text{根石100個数} \times 1.2) + (\text{根石110個数} \times 1.3) \\ & + (\text{根石130個数} \times 1.5) + (\text{根石180個数} \times 2.0) = \end{aligned}$$

29.9 m2

〔垂直擁壁 基礎コンクリート型枠面積〕

$$\text{算式} = (\text{根石100個数} + \text{根石110個数} + \text{根石130個数} + \text{根石180個数}) \times \text{厚}0.1 \times 2$$

4.6 m2

〔垂直擁壁 目地ロープ〕

$$\text{算式} = (\text{標準ブロック} + \text{根石ブロック}) \times 0.5 =$$

64.0 m

〔垂直擁壁 特殊プレート〕

$$\text{算式} = (\text{天端ブロック500型} + \text{天端ブロック施工列数}) \times 2 =$$

0 枚

【 数量計算書 】

垂直擁壁

〔垂直擁壁 伸縮目地〕

割付図面数値より算出

天端伸縮目地

NO	h (m)	断面 (m2)
目地 (1)	0.000	0.000
目地 (2)	0.111	0.167
目地 (3)	0.100	0.150
目地 (4)	0.000	0.000
目地 (5)	0.000	0.000
目地 (6)	0.000	0.000
計		0.32

∴伸縮目地 (1) + ∼ + 伸縮目地 (15) = **0.3** m2

〔垂直擁壁 天端コンクリート量〕

規格 18-8-25BB

割付図面数値より算出

天端コンクリート量

NO	h1 (m)	h2 (m)	h1断面 (m2)	h2断面 (m2)	L (m)	体積 (m3)
天端 (1)	0.156	0.101	0.234	0.152	9.809	1.891
天端 (2)	0.101	0.100	0.152	0.150	5.714	0.861
天端 (3)	0.100	0.192	0.150	0.288	7.477	1.637
計					23.00	4.39

∴天端コン (1) + ∼ + 天端コン (30) = **4.39** m3

〔垂直擁壁 天端コンクリート型枠〕

割付図面数値より算出

天端コンクリート型枠面積

NO	h1 (m)	h2 (m)	前面 (m2)	背面 (m2)	L (m)	面積 (m2)
天端 (1)	0.156	0.101	1.260	1.260	9.809	2.521
天端 (2)	0.101	0.100	0.574	0.574	5.714	1.149
天端 (3)	0.100	0.192	1.092	1.092	7.477	2.183
計					23.00	5.85

∴天端コン型枠 (1) + ∼ + 天端コン型枠 (30) = **5.9** m2

【 数 量 計 算 書 】

垂直擁壁

〔垂直擁壁 間詰コンクリート〕

割付図面数値より算出

	規格	掘削高さ H(m)	幅(根石 幅+0.2m)	箇所数	1箇所あた りの体積 (m3/箇所)	体積 (m3)
間詰Co(1)	18-8-40BB	0.50	1.30	6	0.244	1.46
間詰Co(2)	18-8-40BB	1.00	1.10	3	0.585	1.76
間詰Co(3)	18-8-40BB					
間詰Co(4)	18-8-40BB					

$$\therefore \text{間詰Co(1)} + \sim + \text{間詰Co(10)} = \boxed{3.22} \text{ m3}$$

〔垂直擁壁 間詰コンクリート型枠〕

割付図面数値より算出

	掘削高さ H(m)	幅(根石 幅+0.2m)	箇所数	1箇所あた りの面積 (m2/箇所)	型枠面積 (m2)
間詰Co(1)	0.50	1.10	6	1.03	6.2
間詰Co(2)	1.00	1.10	3	2.20	6.6
間詰Co(3)					
間詰Co(4)					

$$\therefore \text{間詰Co(1)} + \sim + \text{間詰Co(10)} = \boxed{12.8} \text{ m2}$$

排水構造物工 作業土工 計 算 書				
名 称	計 算 式			単位 数 量
作業土工				
	<左>			
床堀	床堀計算書より V=	140.8 = 140.8	m3	140
埋戻し	埋戻し計算書より V=	84.9 = 84.9	m3	80
基面整正	自由勾配側溝A=	0.67 × 18.0 = 12.06		
	ボックスカルバートA=	1.88 × 17.7 = 33.28		
	角型マンホールA=	3.1 × 2.6 = 8.06		
		計 = 53.40	m2	53

計算書記載例 算術演算子 (+)加算 (-)減算 (*)乗算 (/)除算 (^)べき乗 :単位(m)メートル (m2)平方メートル (m3)立法メートル (kg)キログラム

排水構造物工 左 作業土工 計 算 書

測点	距離 (m)	床掘			埋戻し			摘要
		断面積 (m^2)	平均断面積 (m^2)	体積 (m^3)	断面積 (m^2)	平均断面積 (m^2)	体積 (m^3)	
BC.6		0.4			0.2			
NO.13+15.0	6.2	0.5	0.45	2.8	0.2	0.20	1.2	
NO.13+17.0	2.0	15.1	7.80	15.6	10.8	5.50	11.0	
NO.14+1.0	4.0	15.1	15.10	60.4	10.8	10.80	43.2	
SP.6	2.1	4.9	10.00	21.0	1.8	6.30	13.2	
NO.14+9.5	6.4	3.1	4.00	25.6	1.3	1.55	9.9	
EC.6	7.9	0.5	1.80	14.2	0.2	0.75	5.9	
NO.15+2.0	4.6	0.0	0.25	1.2	0.0	0.10	0.5	
小計	33.2			140.8			84.9	
合計	33.2			140.8			84.9	

計算書記載例 算術演算子 (+)加算 (-)減算 (*)乗算 (/)除算 (^)べき乗 :単位(m)メートル (m²)平方メートル (m³)立方メートル (kg)キログラム

自由勾配側溝 幅 300 型 延長等一覧								
参考測点		延長 (m)	勾配コンクリートの計算				摘 要	
始点側	終点側		始点側 底厚	終点側 底厚	平均底厚	体積	高さ	型式
右側								
左側								
BC. 6+2. 5	NO. 13+16. 92	6. 10	0. 050	0. 050	0. 05	0. 09	H300	標準型
NO. 14+7. 78	NO. 14+19. 2	11. 91	0. 050	0. 050	0. 05	0. 18	H300	横断型
小 計		18. 01				0. 27		

計算書記載例 算術演算子 (+)加算 (-)減算 (*)乗算 (/)除算 (^)べき乗 :単位(m)メートル (m2)平方メートル (m3)立法メートル (kg)キログラム

排水施設 集 計 表			
名 称	計 算 式	単位	数 量
側溝工 コンクリート間詰	18-8-25BB 計算書より $V = 1.62 = 1.6$	m3	1.6
管渠工 BOXカルバート	プレキャスト 1400×1400型 函渠工割付参考図より $L = 6.00 + 11.66 = 17.66$	m	18
SGP管	φ150 排水施設展開図より $L = 4.50 = 5$	m	5
導水路工 導流壁	重力式擁壁 平均高さ1.0m 基礎材無し 均しコンクリート無し 18-8-40BB $V = 2.472 = 2$	m3	2

計算書記載例 算術演算子 (+)加算 (-)減算 (*)乗算 (/)除算 (^)べき乗 :単位(m)メートル (m2)平方メートル (m3)立法メートル (kg)キログラム

排水施設集計表			
名 称	計 算 式	単位	数 量
石積保護工 保護コンクリート	t=20cm SL=3.8m L=3.9m 18-8-40BB 空石積の保護、1割増しの体積を考慮 $V = 0.20 * 3.80 * 3.90 * 1.1$ $= 3.26 = 3$	m3	3
型枠	普通型枠 $V = 3.8 * 3.9 = 14.82 = 15$	m2	15

計算書記載例 算術演算子 (+)加算 (-)減算 (*)乗算 (/)除算 (^)べき乗 :単位(m)メートル (m2)平方メートル (m3)立法メートル (kg)キログラム

土留擁壁工 計 算 書

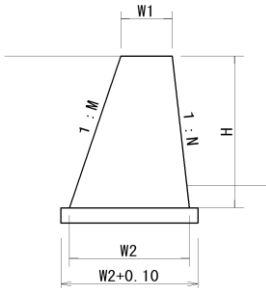
測 点 又はブロック名称	擁壁高 H	前面勾配 N	背面勾配 M	天端幅 W1	施工延長 L	目地設置数 n	基礎材 有無	敷き幅 W2	断面積 (W1+W2)/2*H	床均し 面積	目地材 n*断面積	コンクリート体積 A'*L	適 用
右岸側	0.50	0.30	0.00	0.200			無	0.350	0.138		0.00		
	1.51	0.30	0.00	0.200	2.00	1	無	0.653	0.644	1.003	0.64	0.782	
	1.00	0.30	0.00	0.200				0.500	0.350		0.00		
	1.11	0.30	0.00	0.200	1.20	1	無	0.533	0.407	0.620	0.41	0.454	
左岸側	0.50	0.30	0.00	0.200				0.350	0.138		0.00		
	1.51	0.30	0.00	0.200	2.00	1		0.653	0.644	1.003	0.64	0.782	
	1.00	0.30	0.00	0.200				0.500	0.350		0.00		
	1.11	0.30	0.00	0.200	1.20	1		0.533	0.407	0.620	0.41	0.454	
合 計					6.40		無			3.246	2.10	2.472	

本体コンクリート V= 2.472 m³ 型枠数量は標準歩掛に含まれるため省略

基礎材面積 A= 0.00 m² 基礎材敷き厚t= 0

床均し面積 A= 3.25 m²

目地材面積 A= 2.10 m²



集水桝・マンホール工 集 計 表			
名 称	計 算 式	単 位	数 量
マンホール			
角形マンホール	鉄蓋、斜壁、調整リング等を含む N = 1	基	1

計算書記載例 算術演算子 (+)加算 (-)減算 (*)乗算 (/)除算 (^)べき乗 :単位(m)メートル (m2)平方メートル (m3)立法メートル (kg)キログラム

撤去工 集 計 表				
名 称	計 算 式			単位 数 量
アスファルト 舗装切断	t=5cm以下 舗装切断延長計算書よりL= 9.9 = 9.9			m 10
舗装盤撤去	アスファルト舗装版 t=5cm 舗装版撤去計算書よりA= 167.7 = 168			m2 170
殻運搬	アスファルトV= 8.4 = 8.4			m3 8
廃材処理	アスファルトG= 8.4 * 2.30 = 19.3			t 19

取壊し工					計 算 書		
名 称	計 算 式				単位	数 量	
防護柵撤去 ガードレール	Gr-c-2B L= 14.00 + 18.00 = 32.00				m	32	
鉄くず運搬・処分	ビーム 17.1kg/枚 G= 16.0 × 17.1 ÷ 1000 = 0.27				t		
	支柱 13.6kg/本 G= 16.0 × 13.6 ÷ 1000 = 0.22				t		
	G= 0.27 + 0.22 = 0.49				t	0.5	
練石積	控え35cm 撤去図より A= 1.10 * 13.30 = 14.63				m2	15	
	控え35+15cm 撤去図より A= 74.4				m2	74	
コンクリート構造物	管渠出口取壊し V= 0.36 + 0.84 + 0.99 = 2.19				m3	2	
コンクリート殻運搬	ブロック積(控え35cm) V= 14.63 * 0.35 = 5.12						
	ブロック積(控え50cm) V= 74.4 * 0.50 = 37.20						
	管渠出口 V= 2.19 = 2.19						
	合計 V= 44.51				m3	45	
コンクリート殻処理							
	G= 44.51 * 2.35 = 104.6				t	105	

[illegible]

計算書記載例 算術演算子 (+)加算 (-)減算 (*)乗算 (/)除算 (^)べき乗 :単位(m)メートル (m²)平方メートル (m³)立方メートル (kg)キログラム

舗装工 計 算 書			
名 称	計 算 式	単位	数 量
作業土工			
床堀	置換え部の床掘り		
床堀(土砂)	床掘計算書より $V = 132.1 = 130$	m3	130

計算書記載例 算術演算子 (+)加算 (-)減算 (*)乗算 (/)除算 (^)べき乗 :単位(m)メートル (m2)平方メートル (m3)立法メートル (kg)キログラム

舗装工 計 算 書			
名 称	計 算 式	単位	数 量
舗装準備工			
不陸整正	(本線下面) 別紙計算書よりA= 164.1 = 164	m2	164
不陸整正	(取付舗装下面) 別紙計算書よりA= 78.4 = 78	m2	78

計算書記載例 算術演算子 (+)加算 (-)減算 (*)乗算 (/)除算 (^)べき乗 :単位(m)メートル (m2)平方メートル (m3)立方メートル (kg)キログラム

[illegible]

計算書記載例 算術演算子 (+)加算 (-)減算 (*)乗算 (/)除算 (^)べき乗 :単位(m)メートル (m2)平方メートル (m3)立法メートル (kg)キログラム

舗装工 計 算 書			
名 称	計 算 式	単位	数 量
アスファルト舗装工			
下層路盤工	再生クラッシャラン 0-40mm t=19cm 車道 別紙計算書よりA= 290.1 = 290	m2	290
上層路盤工	粒調碎石0-40mm t=15cm 車道 別紙計算書よりA= 290.1 = 290	m2	290
表層工	再生密粒土AS2Of t=5cm 車道 別紙計算書よりA= 586.4 = 586	m2	586
路盤工	再生クラッシャラン 0-40mm t=15cm 取付④⑤ A= 7.7 + 14.5 = 22.2	m2	22
表層工	再生密粒土AS2Of t=5cm 取付①④⑤⑥ A= 14.5 + 7.7 + 14.5 + 41.7 = 78.4	m2	78

計算書記載例 算術演算子 (+)加算 (-)減算 (*)乗算 (/)除算 (^)べき乗 :単位(m)メートル (m2)平方メートル (m3)立法メートル (kg)キログラム

車道舗装面積(下層)					計 算 書
測 点	距離 (m)	幅員 (m)	平均幅員	面 積 (m ²)	摘 要
EC.5		5.37			
NO.13	14.7	5.77	5.57	81.9	
BC.6	8.8	5.75	5.76	50.7	
NO.13+15.0	6.1	5.75	5.75	35.1	
SP.6	8.0	5.75	5.75	46.0	
SP.6	0.0	5.34	5.55	0.0	
NO.14+9.5	6.4	5.34	5.34	34.2	
	5.5	5.34	5.34	29.4	
EC.6	2.4	5.29	5.32	12.8	
合計	51.9			290.1	

計算書記載例 算術演算子 (+)加算 (-)減算 (*)乗算 (/)除算 (^)べき乗 :単位(m)メートル (m2)平方メートル (m3)立法メートル (kg)キログラム

車道舗装面積(上層)					計 算 書
測 点	距離 (m)	幅員 (m)	平均幅員	面 積 (m ²)	摘 要
EC.5		5.37			
NO.13	14.7	5.77	5.57	81.9	
BC.6	8.8	5.75	5.76	50.7	
NO.13+15.0	6.1	5.75	5.75	35.1	
SP.6	8.0	5.75	5.75	46.0	
SP.6	0.0	5.34	5.55	0.0	
NO.14+9.5	6.4	5.34	5.34	34.2	
	5.5	5.34	5.34	29.4	
EC.6	2.4	5.29	5.32	12.8	
合計	51.9			290.1	

防護柵工 集 計 表			
名 称	計 算 式	単位	数 量
路側防護柵工 ガードレール	Gr-C-2B 新規設置 L= 21.0	m	21
防護柵基礎工 プレキャスト基礎	種別C種 H=500型 L= 22.0	m	22

計算書記載例 算術演算子 (+)加算 (-)減算 (*)乗算 (/)除算 (^)べき乗 :単位(m)メートル (m2)平方メートル (m3)立方メートル (kg)キログラム

道路付属施設 集 計 表			
名 称	計 算 式	単位	数 量
徒歩道整備工 徒歩道整備	W=1.0m 碎石舗装(防草対策を含む) L= 8.0 不陸整正 A= 8.0 × 1.0 = 8.0 防草シート(土木シート)材料費 A= 8.0 × 1.2 = 9.6 防草シート(土木シート)設置 A= 8.0 × 1.2 = 9.6 再生クラッシャーラン t=10cm A= 8.0 × 1.0 = 8.0	 m m ² m ² m ² m ²	 8 8 10 10 8
階段工 プラスチック階段	再生プラスチック製 片側転落防止柵付き階段 L= 6.3	 m	 6
境界工 境界杭	コンクリート境界杭 N= 6	 本	 6

計算書記載例 算術演算子 (+)加算 (-)減算 (*)乗算 (/)除算 (^)べき乗 :単位(m)メートル (m2)平方メートル (m3)立方メートル (kg)キログラム

区画線工 集 計 表			
名 称	計 算 式	単位	数 量
区画線	・外側線 実線白色 溶融式 W=150mm 別紙計算書より L= 362.70	m	360
	・導流帯 実線白色 溶融式 斜線W=450mm ① 斜線 ゼブラ 展開図よりL= 33.10 斜線 L= 33.1 = 33.10	m	33

区画線			計 算 書		
外側線（左）			外側線（右）		
測点(始点)	測点(終点)	距離(m)	測点(始点)	測点(終点)	距離(m)
BC.5	NO.14+16	70.8	BC.5	NO.15+11.5	86.6
EC.6	NO.16+10	33.5	NO.15+11.5	NO.17	28.5
SP.1+10.85	NO.7+8.3	124.9	EC.1+1.6	NO.2+11.00	18.4
小 計		229.2	小 計		133.50
			外側線合計		362.70
測点(始点)	測点(終点)	距離(m)	測点(始点)	測点(終点)	距離(m)
合 計			合 計		

計算書記載例 算術演算子 (+)加算 (-)減算 (*)乗算 (/)除算 (^)べき乗 :単位(m)メートル (m2)平方メートル (m3)立法メートル (kg)キログラム

区画線工の種類が1つのみの場合

入力セル

リスト 番号	名称・規格・仕様	① 設計数量 (m)	② 日当たり標準作業量 (m)	①／②	設計計上数量(m)		
					全ての費用	機・労のみ	材料費のみ

区画線工の種類が複数ある場合

リスト 番号	名称・規格・仕様	① 設計数量 (m)	② 日当たり標準作業量 (m)	①／②	α	設計計上数量(m)			
						全ての費用	機・労のみ	材料費のみ	
1	ペイント式 加熱式 溶剤型 実線 15cm 供用区間	360	3,000	0.12	5.17	-	931	360	外側線
69	溶融式 ゼブラ 45cm 供用区間	33	450	0.0733	5.17	-	85	33	ゼブラ
計				0.1933					

仮設工				集 計 表	
名 称	計 算 式			単位	数 量
足場工	単管傾斜足場 石積保護工 $V = 3.8 * 3.9 = 14.82$ 計 14.82			掛㎡	10

計算書記載例 算術演算子 (+)加算 (-)減算 (*)乗算 (/)除算 (^)べき乗 :単位(m)メートル (m2)平方メートル (m3)立法メートル (kg)キログラム

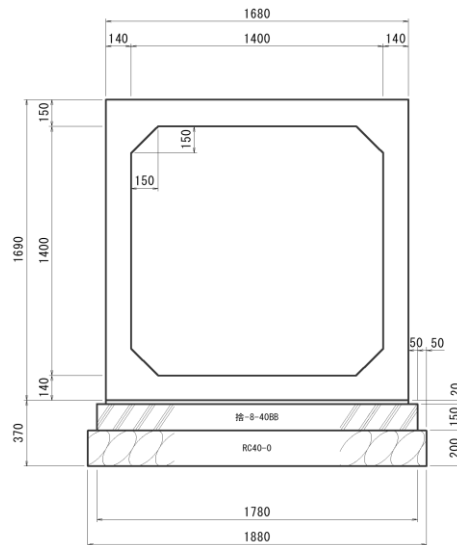
自由勾配側溝 W300（横断型）		計 算 書		(10m当り)	
<div></div>					
名 称	計 算 式			単位	数 量
自由勾配側溝	W300×H300型（防音タイプ横断型） L= 10.00			m	10.0
勾配コンクリート	18-8-25BB 底厚平均値は集計表より V= 0.30 × 0.05 × 10.00 = 0.150			m3	0.2
基礎コンクリート	18-8-25BB V= 0.57 × 0.10 × 10.00 = 0.570			m3	0.6
基礎材	再生クラッシャラン0-40 t=15cm A= 0.67 × 10.00 = 6.70			m2	6.7
型 枠	A= 0.10 × 10.00 × 2 = 2.00			m2	2.0
グレーチング蓋	W300用 L=1.00m 車道用ボルト止め			枚	5

自由勾配側溝 W300 (標準型)H300		計 算 書		(10m当り)	
<div><p>420</p><p>435</p><p>100 50</p><p>300</p><p>85</p><p>300</p><p>50</p><p>基礎材</p><p>勾配コンクリート</p><p>基礎コンクリート</p><p>570</p><p>670</p></div>					
名 称	計 算 式			単位	数 量
自由勾配側溝	W300×H300(防音タイプ標準型) L= 10.00			m	10.0
勾配コンクリート	18-8-25BB 底厚平均値は集計表より V= 0.30 × 0.05 × 10.00 = 0.150			m3	0.2
基礎コンクリート	18-8-25BB V= 0.57 × 0.05 × 10.00 = 0.285			m3	0.3
基礎材	再生クラッシャラン0-40 t=10cm A= 0.67 × 10.00 = 6.70			m2	6.7
型 枠	A= 0.05 × 10.00 × 2 = 1.00			m2	1.0
グレーチング蓋	W300用 L=1.00m 車道用 10m毎 1枚			枚	1
コンクリート蓋	W300用 L=0.50m 車道用 N=(10.0/2.0-1)*2=8			枚	8

横断管渠 1400×1400型

計 算 書

(10m当り)



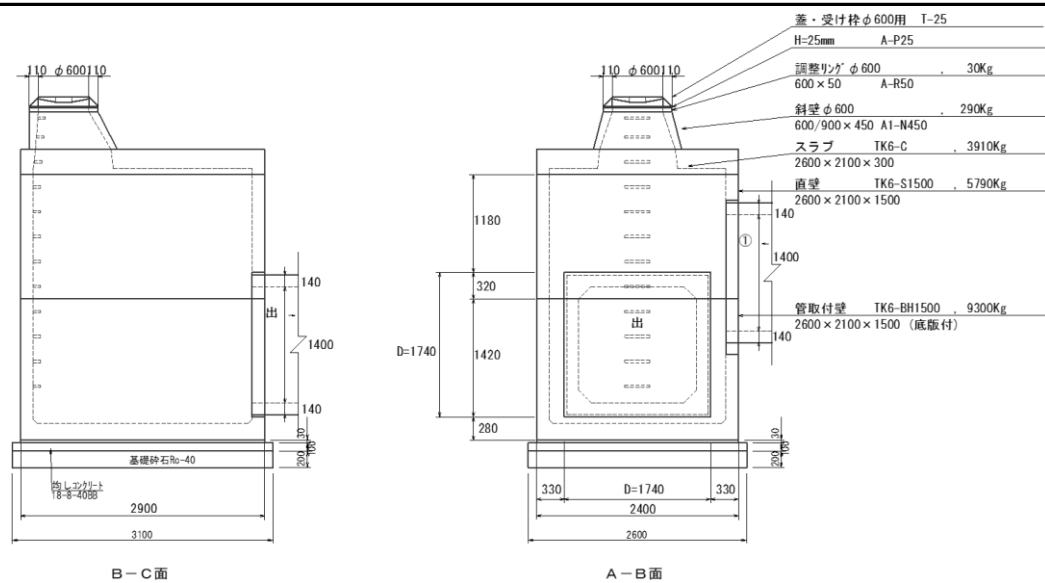
名 称	計 算 式	単位	数 量
プレキャスト ボックスカルバート	W1400×H1400型 L= 10.00	m	10.0
調整モルタル	1:3BB V= 1.68 × 0.02 × 10.00 = 0.336	m3	0.3
基礎コンクリート	18-8-40BB V= 1.78 × 0.15 × 10.00 = 2.670	m3	2.7
基礎材	再生クラッシャラン0-40 t=10cm A= 1.88 × 10.00 = 18.80	m2	18.8
型 枠	A= 0.15 × 10.00 × 2 = 3.00	m2	3.0

計算書記載例 算術演算子 (+)加算 (-)減算 (*)乗算 (/)除算 (^)べき乗 :単位(m)メートル (m2)平方メートル (m3)立方メートル (kg)キログラム

角形マンホール

計 算 書

(1式当り)



名 称	計 算 式	単位	数 量
角形マンホール本体	外寸1800×1800×2700 マンホール鉄蓋φ600mm(受け枠含む) 調整金具 H25mm 調整リングφ600mm×H50mm 斜壁φ600mm スラブ(頂版) 直壁H1500mm 管取付壁H1500	式	1
基礎コンクリート	18-8-40BB $V = 3.10 \times 2.60 \times 0.10 = 0.806$	m3	0.8
基礎材	再生クラッシャラン0-40 t=15cm $A = 3.10 \times 2.60 = 8.06$	m2	8.1
型 枠	$A = 3.10 \times 0.10 \times 2$ $+ 2.60 \times 0.10 \times 2 = 1.14$	m2	1.1

R8本曾倉線

(交付金)

(交付金)1

数量計算書			
名称	計算式	単位	数量
管路土工	= 1	式	1
管路掘削	1式 = 1	式	1
管路掘削	0.28 = 28.7	m3	29
管路埋戻	1式 = 1	式	1
管路埋戻(発生土)	0.28 = 19.4	m3	19
管布設工	= 1	式	1
硬質塩化ビニル管	φ 200 = 1	式	1
硬質塩化ビニル管 設置工	φ 200 = 15.10	m	15
可とう継手	φ 200 = 2	個	2
埋設標識テープ	= 14.95	m	15
ヤリトリ継手	φ 200 = 2.00	m	2
管基礎工	= 1	式	1
砂基礎工	= 4.98	m3	5
洗浄砂	4.98 * 1.26 = 6.27	m3	6
保護砂工(良質土)	0.28 = 2.64	m3	3
管路土留工	= 1	式	1
たて込み簡易土留	= 1	式	1
建込み工	0.28 H= (1.89) = 16.0	m	16

数量計算書			
名称	計算式	単位	数量
引抜き工	$H = (1.89) = 16.0$	m	16
たて込み簡易土留機 材質料 (1.5~2.0)	$H = (1.89) L = 16.0 A = 60.48 d = 1.21 = 1$	式	1
修理費及び損耗費	$1/2 * \left[16 / 30 + 1 \right] = 0.7$		
	$1.89 * 60 * 0.7 * 1 = 79 \text{ m}^2$		
マンホール工	$= 1$	式	1
組立マンホール工	$= 1$	式	1
組立1号マンホール工	本管 M3 $= 1$	式	1
マンホール鉄蓋	T-25 竜東中部仕様 $= 1$	組	1
調整金具 45	$= 1$	組	1
調整リング 10	$= 1$	組	1
斜壁 45	$= 1$	組	1
躯体 120	$= 1$	組	1
底盤 1号	$= 1$	組	1
組立マンホール工	深さ≤3m $= 1$	箇所	1
底部工(インバート打設)	$= 1$	箇所	1
削孔	φ200 $= 1$	箇所	1
組立1号マンホール工	仮設MH $= 1$	式	1
調整金具 25	$= 1$	組	1

数量計算書			
名称	計算式	単位	数量
調整リング 5	= 1	組	1
斜壁 30	= 1	組	1
躯体 180	= 1	組	1
底盤 1号	= 1	組	1
組立マンホール工	深さ≤3m = 1	箇所	1
底部工(インバート無し)	= 1	箇所	1
削孔	φ 150 = 1	箇所	1
付帯工	= 1	式	1
既設管撤去	VU φ 200 = 15.10	m	15
既設人孔撤去	M3 1号MH = 1	箇所	1
仮設人孔撤去	1号MH = 1	箇所	1
Con塊運搬	= 1.1	m3	1.1
廃材処理費	二次製品Con 1.1 * 2.5 = 2.75	t	2.8
任意仮設	= 1	式	1
仮設ポンプ機器費	CR501DWS-F50同等品以上 本管切り回し2台、仮設MH2台 = 4	台	4
圧送管材料費	50A = 1	式	1
	水道用硬質塩化ビニル管 90° エルボ TS 50A = 4	個	4
	水道用硬質塩化ビニル管 バルブソケット TS 50A = 4	個	4

数量計算書			
名称	計算式	単位	数量
	水道用硬質塩化ビニル管 ソケット TS 50A = 8	個	8
	硬質塩化ビニル管 VP 50A = 12	m	12
仮設ポンプ設置・撤去	ポンプ4台、圧送管設置含む = 1	式	1
露出排水管設置	VUφ150 = 91	m	91
露出排水管撤去	VUφ150 = 91	m	91
敷鉄板賃料	60日 22×1524×3048 = 23	枚	23
土のう	= 118	袋	118
支保工	= 6	空m3	6
積上げ運搬費	= 1	式	1
たて込み簡易土留工	= 1	式	1
機材質量	H= 1.89 m = 12.0	t	12.0
敷鉄板運搬費	= 1	式	1
機材質量	t/枚 枚数 0.80 × 23 = 18.4	t	18

組立マンホール数量表

Ver. 2007. 4

[illegible]