

令和 8 年度

参 考 図 書

事業名： 【道路】緊急自然災害防止対策事業

工事場所： 竹原市 吉名町

工事名： 市道小浦尻 6 号線道路防災工事

建設リサイクル法 12 条 13 条 有

【添付書類】

- ☐ 総括情報表
- ☐ 本工事費内訳表
- ☐ 数量計算書
- ☐ 参考図 等

総括情報表

変更回数 適用単価地区 単価適用日	0 50 竹原市 00-08. 07. 01 (0)	《凡例》 Co …コンクリート As …アスファルト DT …ダンプトラック BH …バックホウ CC …クローラクレーン TC …トラックレーン RTC…ラフデレーンクレーン	
諸経費体系	1 公共(一般)		
	当世代		前世代
工種 施工地域・工事場所区分 復興補正区分 週休補正区分 現場事務所等の貸与区分 I C T補正区分 冬期補正係数 緊急工事区分 前払金支出割合区分 契約保証区分	04 道路改良工事 00 補正なし 00 補正なし 00 補正なし 00 補正なし 00 補正なし 00 補正なし 00 通常工事 0 % 00 補正無し 01 金銭的保証(0. 04%)		
建設技能労働者や交通誘導員等の現場労働者にかかる経費として、労務費のほか各種経費（法定福利費の事業者負担額，労務管理費，安全訓練等に要する費用等）が必要であり，本積算ではこれらを現場管理費等の一部として率計上している。			

本工事費 内訳表

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
本工事費					X1000
道路改良					Y1E01 レベル1
道路土工	1	式			Y1E0101 レベル2
掘削工	1	式			Y1E010101 レベル3
掘削 【土砂，硬岩】 【障害無】	27	m3			Y1E01010101 レベル4
掘削 土砂 上記以外(小規模) 標準	7	m3			SPK25040001 00 単第0 -0001 表
掘削 硬岩 片切掘削 火薬使用不可	20	m3			SPK25040001 00 単第0 -0002 表
積込(ルーズ) 【破碎岩】	20	m3			Y1E01010107レベル4
積込(ルーズ) 破碎岩 土量50, 000m3未満	20	m3			SPK25040007 00 単第0 -0003 表

本工事費 内訳表

頁0 -0003

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
路体盛土工					Y1E010103 レベル3
	1	式			
路体(築堤)盛土 【施工幅員2.5m未満】					Y1E01010301レベル4
	30	m3			
路体(築堤)盛土 施工幅員2.5m未満					SPK25040004 00
	30	m3			単第0 -0004 表
購入土(再生土)					F0005 00
	20	m3			
土砂等運搬 【購入土】					Y1A01010102レベル4
	20	m3			
土砂等運搬 小規模 土砂(岩塊・玉石混り土含む) DID区間無し 距離3.5km以下(2.5km超)					SPK25040002 00
	20	m3			単第0 -0005 表
法面整形工					Y1E010107 レベル3
	1	式			
法面整形(切土部) 【現場制約無し】					Y1E01010701レベル4
	60	m2			
法面整形 切土部 現場制約無し レキ質土, 砂及び砂質土, 粘性土					SPK25040025 00
	20	m2			単第0 -0006 表

本工事費 内訳表

頁0 -0004

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
法面整形 切土部 現場制約有り 軟岩I, 軟岩II, 中硬岩, 硬岩					SPK25040025 00
	40	m2			単第0 -0007 表
残土処理工					Y1E010110 レベル3
	1	式			
土砂等運搬 【土砂, 硬岩】					Y1E01011002レベル4
	20	m3			
土砂等運搬 小規模 土砂(岩塊・玉石混り土含む) DID区間無し 距離5.0km以下(4.0km超)					SPK25040002 00
	20	m3			単第0 -0008 表
残土等処分					Y1E01011003レベル4
	20	m3			
【直接工事費に含まれる処分費等】 「処分費等」の取扱いによる					#0041
再生資源化施設受入費 破碎岩(硬岩)					F0002 00
	20	m3			
法覆護岸工					Y1A0107 レベル2
	1	式			
作業土工					Y1A010701 レベル3
	1	式			

本工事費 内訳表

頁0 -0005

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
床掘り 【土砂、硬岩】	10	m3			Y1A01020102レベル4
床掘り 土砂 上記以外(小規模)	6	m3			SPK25040015 00 単第0 -0009 表
床掘り 岩塊・玉石 現場制約あり	4	m3			SPK25040015 00 単第0 -0010 表
埋戻し 【土砂】	4	m3			Y1A01070103レベル4
埋戻し 土砂 上記以外(小規模)	4	m3			SPK25040020 00 単第0 -0011 表
Coブロック工(Coブロック積)	1	式			Y1A010703 レベル3
埋戻しコンクリート 【18-8-40】	0.1	m3			Y1A03050703レベル4
コンクリート 小型構造物 18-8-40BB 人力打設	0.1	m3			SPK25040157 00 単第0 -0012 表
コンクリートブロック積 【滑面ブロック】	88	m2			Y1A01070305レベル4

本工事費 内訳表

頁0 -0006

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
コンクリートブロック積工(練積) 滑面ブロック 18-8-40BB	88	m2			SDT00039 00 単第0 -0013 表
天端コンクリート 【18N】	1	m3			Y1A01070313レベル4
現場打天端コンクリート 18-8-40BB 一般養生	1	m3			SPK25040053 00 単第0 -0014 表
胴込・裏込材(砕石) 【RC-40】	14	m3			Y1A01070308レベル4
胴込・裏込材(砕石) 間知・平・連節・緑化ブロック RC-40	14	m3			SPK25040046 00 単第0 -0015 表
小口止コンクリート 【18-8-40】 1号小口止工	2	m3			Y1A01070314レベル4
コンクリート 無筋・鉄筋構造物 18-8-40BB バックホウ(クレーン機能付)打設	2	m3			SPK25040157 00 単第0 -0016 表
型枠 一般型枠 鉄筋・無筋構造物	15	m2			SPK25040159 00 単第0 -0017 表
小口止コンクリート 【18-8-40】 2号小口止工	2	m3			Y1A01070314レベル4

本工事費 内訳表

頁0 -0007

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
コンクリート 無筋・鉄筋構造物 18-8-40BB バックホウ(クレーン機能付)打設	2	m3			SPK25040157 00 単第0 -0016 表
型枠 一般型枠 鉄筋・無筋構造物	10	m2			SPK25040159 00 単第0 -0017 表
足場 【安全ネット無】	124	掛m2			Y1A01070904レベル4
手摺先行型枠組・単管・単管傾斜足場 単管足場	90	掛m2			S0380 00 単第0 -0018 表
手摺先行型枠組・単管・単管傾斜足場 手摺先行型枠組足場	30	掛m2			S0380 00 単第0 -0019 表
手摺先行型枠組・単管・単管傾斜足場 単管傾斜足場	4	掛m2			S0380 00 単第0 -0020 表
排水構造物工	1	式			Y1G0205 レベル2
側溝工	1	式			Y1A011114 レベル3
プレキャストU型側溝 【300B】	14	m			Y1G02050311レベル4

本工事費 内訳表

頁0 -0008

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
U型側溝 鉄筋コンクリートU形 (JIS_A_5372) 300B[300×300×600]	14	m			SDT00013 00 単第0 -0021 表
L型側溝 【18-8-25】	15	m			Y1A01111403レベル4
コンクリート 小型構造物 18-8-25 (20)BB 人力打設	2	m3			SPK25040157 00 単第0 -0022 表
型枠 一般型枠 小型構造物	10	m2			SPK25040159 00 単第0 -0023 表
集水ます(既製)	1	箇所			Y1106120410レベル4
プレキャスト集水桝 据付 基礎砕石有り 製品質量(kg/基)80kgを超え200kg以下	1	基			SPK25040096 00 単第0 -0024 表
下水桝(本体) 呼び名500 参考質量158kg	1	基			TH001110 00
縦排水 【鉄筋Coベンチフリューム】 【250】	6	m			Y1G02050802レベル4
U型側溝 鉄筋Coベンチフリューム (JIS_A_5372附6) 250[250×175×2000]	6	m			SDT00013 00 単第0 -0025 表

本工事費 内訳表

頁0 -0009

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
縞鋼板 無規格 厚3.2mm	80	kg			TH001642 00
舗装工	1	式			Y1A0418 レベル2
アスファルト舗装工	1	式			Y1A011106 レベル3
表層(車道・路肩部) 【 t =50mm】	8	m2			Y1A01110610 レベル4
表層(車道・路肩部) 平均幅員1.4m未満(1層平均50mm以下) 1層当り平均仕上厚50mm	8	m2			SPK25040244 00 単第0 -0026 表
上層路盤(車道・路肩部) 【RM-30, t=100mm】	8	m2			Y1A01110604 レベル4
上層路盤(車道・路肩部) RM-30 全仕上り厚100mm 1層施工	8	m2			SPK25040237 00 単第0 -0027 表
下層路盤(車道・路肩部) 【RC-40, t=100mm】	8	m2			Y1A01110602 レベル4
下層路盤(車道・路肩部) 全仕上り厚100mm 1層施工 RC-40	8	m2			SPK25040235 00 単第0 -0028 表

本工事費 内訳表

頁0 -0010

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
構造物撤去工	1	式			Y1E0112 レベル2
舗装撤去工	1	式			Y1F020201 レベル3
舗装版切断 【AS, 50mm】	16	m			Y1A01140602 レベル4
舗装版切断 アスファルト舗装版 アスファルト舗装版厚15cm以下	16	m			SPK25040307 00 単第0 -0029 表
舗装版破碎 【AS, 50mm】	8	m2			Y1A01140603 レベル4
舗装版破碎 アスファルト舗装版 障害等無し 舗装版厚15cm以下	8	m2			SPK25040306 00 単第0 -0030 表
運搬処理工	1	式			Y1A011416 レベル3
殻運搬 【AS殻】	0.4	m3			Y1A01030202 レベル4
殻運搬 舗装版破碎 DID区間無し 運搬距離4.5km以下(3.5km超)	0.4	m3			SPK25040155 00 単第0 -0031 表

本工事費 内訳表

頁0 -0011

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
【直接工事費に含まれる処分費等】 「処分費等」の取扱いによる					#0041
再生資源化施設受入費 AS殻	0.9	t			F0004 00
※※直接工事費※※ #0020計=支給品等(材料),無償貸付					
共通仮設費率分					Z0019
計算情報…… 対象額…… 率……					
※※共通仮設費計※※					
※※純工事費※※					
現場管理費 計算情報…… 対象額…… 率……					
※※工事原価※※					

本工事費 内訳表

頁0 -0012

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
一般管理費率分 計算情報…… 対象額…… 率……					前払補正率…
契約保証費 計算情報…… 対象額…… 率……					当初請対額 当初対象額
一般管理費計					
※※工事価格※※					
※※消費税相当額※※ 計算情報…… 対象額…… 率……					
※※工事費計※※					
※※契約保証費計※※					

施工单価表

頁0 -0013

掘削土砂 上記以外(小規模)		標準	SPK25040001			單第0 -0001 表	
機械構成比:	26.01%	勞務構成比:	62.89%	材料構成比:	11.10%	市場單価構成比:	0.00%
						標準單価:	1,241.00000

代表機劣材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機劣材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
バックホウ(クローラ型) 標準型・排2 山積0.28/平積0.2m3	26.01%		バックホウ(クローラ型) 標準型・排2 山積0.28/平積0.2m3		MTPC00062 MTPT00062
運転手(特殊)	62.89%		運転手(特殊)		RTPC00006 RTPT00006
軽油 バトロール給油, 2~4KL積載車給油	11.10%		軽油バトロール給油		TTPC00013 TTPT00013
積算単価			積算単価		EP001
A=1 土砂 E=7 標準			B=5 上記以外(小規模)		

施工单価表

頁0 -0014

掘削		SPK25040001		單第0 -0002 表	
硬岩 片切掘削		火藥使用不可		1	m3 当り
機械構成比:	20.31%	材料構成比:	4.89%	標準單価:	6,835.00000
勞務構成比:		市場單価構成比:	0.00%		

代表機劣材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機劣材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
バックホウ(クローラ型) 標準型・超低騒音型・排3 山積0.8/平積0.6m3	11.88%		バックホウ(クローラ型) 標準型・超低騒音型・排3 山積0.8/平積0.6m3		MTPC00128 MTPT00128
大型ブレーカ(ベースマシン含まず) 油圧式 質量1300kg級	5.94%		大型ブレーカ(ベースマシン含まず) 油圧式 質量1300kg級		MTPC00039 MTPT00039
その他(機械)			その他(機械)		EK009
特殊作業員	38.58%		特殊作業員		RTPC00001 RTPT00001
普通作業員	15.38%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
運転手(特殊)	11.66%		運転手(特殊)		RTPC00006 RTPT00006
その他(労務)			その他(労務)		ER009
軽油 バトロール給油, 2~4KL積載車給油	4.29%		軽油バトロール給油		TTPC00013 TTPT00013
その他(材料)			その他(材料)		EZ009

施工単価表

頁0 -0015

掘削		SPK25040001		単第0 -0002 表	
硬岩 片切掘削		火薬使用不可		1	
機械構成比: 20.31%		労務構成比: 74.80%		標準単価: 6,835.00000	
材料構成比: 4.89%		市場単価構成比: 0.00%		m3 当り	
代表機労材規格(積算地区)		構成比	単価(積算地区)	代表機労材規格(東京地区)	備考
積算単価				積算単価	EP001
A=4 硬岩 F=1 火薬使用不可 H=1 集積押土無し				B=2 片切掘削 G=1 破砕片除去無し	

施工単価表

頁0 -0016

積込(ルーズ)		SPK25040007		単第0 -0003 表	
破砕岩		土量50,000m3未満		1	
機械構成比: 44.36%		労務構成比: 37.42%		標準単価: 297.32000	
材料構成比: 18.22%		市場単価構成比: 0.00%		m3 当り	
代表機労材規格(積算地区)		構成比	単価(積算地区)	代表機労材規格(東京地区)	備考
バックホウ(クローラ型) 標準型・排2014 山積0.8/平積0.6m3		44.36%		バックホウ(クローラ型) 標準型・排2014 山積0.8/平積0.6m3	MTPC00153 MTPT00153
運転手(特殊)		37.42%		運転手(特殊)	RTPC00006 RTPT00006
軽油 バトロール給油, 2~4KL積載車給油		18.22%		軽油バトロール給油	TTPC00013 TTPT00013
積算単価				積算単価	EP001
A=3 破砕岩				B=1 土量50,000m3未満	

施工単価表

路体(築堤)盛土
施工幅員2.5m未満
機械構成比：0.66%
労務構成比：99.11%
材料構成比：0.23%
市場単価構成比：0.00%
標準単価：1
m3 当り
6,722.70000

SPK25040004

単第0 -0004 表

頁0 -0017

代表機労材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機労材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
<貸>振動ローラ(ハンドガイド式) 質量0.8～1.1t	0.66%		振動ローラ(舗装用) [ハンドガイド式] 質量0.8～1.1t		KTPC00008 KTPT00008
普通作業員	90.70%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
特殊作業員	8.41%		特殊作業員		RTPC00001 RTPT00001
軽油 バトロール給油, 2～4KL積載車給油	0.23%		軽油バトロール給油		TTPC00013 TTPT00013
積算単価			積算単価		EP001
A=1 施工幅員2.5m未満					

施工単価表

土砂等運搬
小規模 土砂(岩塊・玉石混り土含む)
機械構成比：26.52%
労務構成比：61.90%
材料構成比：11.58%
市場単価構成比：0.00%
標準単価：1
m3 当り
1,525.20000

SPK25040002

単第0 -0005 表

頁0 -0018

代表機労材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機労材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
ダンプトラック[オンロード・ディーゼル] 4t積級 (タイヤ損耗費及び補修費(良好)を含む)	26.52%		ダンプトラック[オンロード・ディーゼル] 4t積級 (タイヤ損耗費及び補修費(良好)を含む)		MTPC00017T1 MTPT00017T1
運転手(一般)	61.90%		運転手(一般)		RTPC00007 RTPT00007
軽油 バトロール給油, 2～4KL積載車給油	11.58%		軽油バトロール給油		TTPC00013 TTPT00013
積算単価			積算単価		EP001
A=2 小規模 C=1 土砂(岩塊・玉石混り土含む) F=16 距離3.5km以下(2.5km超)			B=5 バックホウ山積0.28m3(平積0.2m3) D=1 DID区間無し		

施工単価表

頁0 -0019

法面整形		SPK25040025		単第0 -0006 表	
切土部 現場制約無し		レキ質土, 砂及び砂質土, 粘性土		1	m2 当り
機械構成比: 9.24%		労務構成比: 81.28%		標準単価: 918.97000	
材料構成比: 9.48%		市場単価構成比: 0.00%			
代表機労材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機労材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
<貸>バックホウ(クローラ型) 山積0.8m3(平積0.6) 排1〜3, 2011, 2014	9.24%		バックホウ クローラ型 山積0.8m3(平積0.6m3)		KTPC00018 KTPT00018
普通作業員	38.72%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
運転手(特殊)	22.32%		運転手(特殊)		RTPC00006 RTPT00006
土木一般世話役	20.24%		土木一般世話役		RTPC00009 RTPT00009
軽油 バトロール給油, 2〜4KL積載車給油	9.48%		軽油バトロール給油		TTPC00013 TTPT00013
積算単価			積算単価		EP001
A=2 切土部 D=2 レキ質土, 砂及び砂質土, 粘性土			C=2 現場制約無し E=1 -(全ての費用)		

施工単価表

頁0 -0020

法面整形		SPK25040025		単第0 -0007 表	
切土部 現場制約有り		軟岩I, 軟岩II, 中硬岩, 硬岩		1	m2 当り
機械構成比: 0.00%		労務構成比: 100.00%		標準単価: 4,014.80000	
材料構成比: 0.00%		市場単価構成比: 0.00%			
代表機労材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機労材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
普通作業員	41.14%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
特殊作業員	35.94%		特殊作業員		RTPC00001 RTPT00001
土木一般世話役	14.67%		土木一般世話役		RTPC00009 RTPT00009
その他(労務)			その他(労務)		ER009
積算単価			積算単価		EP001
A=2 切土部 D=3 軟岩I, 軟岩II, 中硬岩, 硬岩			C=1 現場制約有り E=1 -(全ての費用)		

施工単価表

頁0 -0021

土砂等運搬		SPK25040002		単第0 -0008 表	
小規模 土砂(岩塊・玉石混り土含む)		DID区間無し 距離5.0km以下(4.0km超)		1 m3 当り	
機械構成比: 26.52%		労務構成比: 61.90%		標準単価: 1,906.50000	
材料構成比: 11.58%		市場単価構成比: 0.00%			
代表機労材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機労材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
ダンプトラック[オンロード・ディーゼル] 4t積級 (タイヤ損耗費及び補修費(良好)を含む)	26.52%		ダンプトラック[オンロード・ディーゼル] 4t積級 (タイヤ損耗費及び補修費(良好)を含む)		MTPC00017T1 MPT00017T1
運転手(一般)	61.90%		運転手(一般)		RTPC00007 RTPT00007
軽油 バトロール給油, 2〜4KL積載車給油	11.58%		軽油バトロール給油		TTPC00013 TTPT00013
積算単価			積算単価		EP001
A=2 小規模 C=1 土砂(岩塊・玉石混り土含む) F=23 距離5.0km以下(4.0km超)			B=5 バックホウ山積0.28m3(平積0.2m3) D=1 DID区間無し		

施工単価表

頁0 -0022

床掘り		SPK25040015		単第0 -0009 表	
土砂 上記以外(小規模)				1 m3 当り	
機械構成比: 18.73%		労務構成比: 74.16%		標準単価: 2,247.40000	
材料構成比: 7.11%		市場単価構成比: 0.00%			
代表機労材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機労材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
バックホウ(クローラ型) 後方超小旋回型・排2 山積0.28/平積0.2m3	18.73%		バックホウ(クローラ型) 後方超小旋回型・排2 山積0.28/平積0.2m3		MTPC00083 MPT00083
運転手(特殊)	40.26%		運転手(特殊)		RTPC00006 RTPT00006
普通作業員	33.90%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
軽油 バトロール給油, 2〜4KL積載車給油	7.11%		軽油バトロール給油		TTPC00013 TTPT00013
積算単価			積算単価		EP001
A=1 土砂 E=1 -(全ての費用)			B=5 上記以外(小規模)		

施工単価表

頁0 -0023

床掘り		SPK25040015		単第0 -0010 表	
岩塊・玉石 現場制約あり				1 m3 当り	
機械構成比: 0.00%		労務構成比: 100.00%		標準単価: 15,240.00000	
代表機労材規格(積算地区)		構成比	単価(積算地区)	代表機労材規格(東京地区)	備考
普通作業員		100.00%		普通作業員	RTPC00002 RTPT00002
積算単価				積算単価	EP001
A=2 岩塊・玉石 E=1 -(全ての費用)				B=6 現場制約あり	

施工単価表

頁0 -0024

埋戻し		SPK25040020		単第0 -0011 表	
土砂		上記以外(小規模)		1 m3 当り	
機械構成比: 8.87%		労務構成比: 87.15%		標準単価: 4,063.80000	
代表機労材規格(積算地区)		構成比	単価(積算地区)	代表機労材規格(東京地区)	備考
バックホウ(クローラ型) 後方超小旋回型・排2 山積0.28/平積0.2m3		8.27%		バックホウ(クローラ型) 後方超小旋回型・排2 山積0.28/平積0.2m3	MTPC00083 MTPT00083
タンバ及びランマ ランマ 質量60～80kg		0.60%		タンバ及びランマ ランマ 質量60～80kg	MTPC00048 MTPT00048
普通作業員		50.03%		普通作業員	RTPC00002 RTPT00002
特殊作業員		19.35%		特殊作業員	RTPC00001 RTPT00001
運転手(特殊)		17.77%		運転手(特殊)	RTPC00006 RTPT00006
軽油 バトロール給油, 2～4KL積載車給油		3.14%		軽油バトロール給油	TTPC00013 TTPT00013
ガソリン, レギュラー スタンド渡し, スタンド給油		0.84%		ガソリンレギュラースタンド	TTPC00014 TTPT00014
積算単価				積算単価	EP001
A=5 上記以外(小規模) D=1 -(全ての費用)				B=1 土砂	

施工単価表

頁0 -0025

埋戻し		SPK25040020		単第0 -0011 表	
土砂		上記以外(小規模)		1	
機械構成比: 8.87%		労務構成比: 87.15%		標準単価: 1	
		材料構成比: 3.98%		m3 当り	
		市場単価構成比: 0.00%		4,063.80000	
代表機労材規格(積算地区)		構成比	単価(積算地区)	代表機労材規格(東京地区)	単価(東京地区)
					備考

施工単価表

頁0 -0026

コンクリート		SPK25040157		単第0 -0012 表	
小型構造物 18-8-40BB		人力打設		1	
機械構成比: 0.00%		労務構成比: 46.18%		標準単価: 1	
		材料構成比: 53.82%		m3 当り	
		市場単価構成比: 0.00%		40,190.00000	
代表機労材規格(積算地区)		構成比	単価(積算地区)	代表機労材規格(東京地区)	単価(東京地区)
普通作業員		28.56%		普通作業員	RTPC00002 RTPT00002
土木一般世話役		8.40%		土木一般世話役	RTPC00009 RTPT00009
特殊作業員		7.04%		特殊作業員	RTPC00001 RTPT00001
その他(労務)				その他(労務)	ER009
レディーミクストコンクリート指定品 呼び強度18,スランプ8,粗骨材40 W/C(60%),種別(高炉)		53.82%		生コンクリート 高炉 24-12-25(20) W/C 55%	TTPCD0010 TTPT00343
積算単価				積算単価	E9999
A=2 小型構造物 C=2 18-8-40BB H=1 現場内小運搬有り K=1 -(全ての費用)				B=3 人力打設 F=2 一般養生 J=1 -	

施工単価表

頁0 -0027

コンクリートブロック積工(練積)
滑面ブロック

SDT00039
18-8-40BB

單第0 -0013 表

1	m2	当 2
---	----	-----

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
昼間_ブロック積工【手間のみ】	1.000	m2			
時間的制約なし					
コンクリート積みブロック-滑面<JISA5371> 280×420×350, 参考質量41.2kg以上 8.5個/m2	8.500	個			
レディーミクストコンクリート指定品 呼び強度18, スランプ8, 粗骨材40 W/C(60%), 種別(高炉)	0.246	m3			
レディーミクストコンクリート 小型車割増	0.246	m3			
レディーミクストコンクリート指定品 呼び強度18, スランプ8, 粗骨材40 W/C(60%), 種別(高炉)	0.224	m3			
レディーミクストコンクリート 小型車割増	0.224	m3			
諸雑費	1	式			
*** 単位当たり ***	1	m2			
A=1 昼間施工 C=1 18-8-40BB F=1 18-8-40BB I=1 滑面ブロック L=1 時間的制約なし			B=1 E=2 H=0.2 K=8.5	- 小型車割増有 裏込コンクリートの厚さ(m) ブロックm2当り使用量(個/m2)	

施工単価表

頁0 -0028

コンクリートブロック積工(練積)
滑面ブロック

SDT00039
18-8-40BB

單第0 -0013 表

1	m2	当 2
---	----	-----

[illegible]

施工单価表

頁0 -0029

現場打天端コンクリート

SPK25040053

单第0 -0014 表

18-8-40BB

一般養生

機械構成比: 2.43%

63.99%

材料構成比: 33.58%

市場單價構成比: 0.00%

標準單價：

65,822.00000

代表機勞材規

構

単価(積算地区)	
----------	--

代表機勞材規格(東京地区)

(東京地区)

備考

代表機労材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機労材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
〈貸〉バックホウ(クローラ型クレーン機能付) 山積0.8m3(平積0.6)吊能力2.9t 排1～3, 2011, 2014	2.43%		バックホウ 〔クローラ型クレーン付〕 排ガス型(第2次)山積0.8m3吊2.9t		KTPC00006 KTPT00006
型わく工	21.93%		型わく工		RTPC00010 RTPT00010
普通作業員	15.12%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
土木一般世話役	10.73%		土木一般世話役		RTPC00009 RTPT00009
特殊作業員	7.30%		特殊作業員		RTPC00001 RTPT00001
その他(労務)			その他(労務)		ER009
レディーミクストコンクリート指定品 呼び強度18, スランプ8, 粗骨材40 W/C(60%), 種別(高炉)	32.10%		生コンクリート 高炉 18-8-25(20) W/C 60%		TTPCD0010 TTPT00003
軽油 バトロール給油, 2～4KL積載車給油	1.48%		軽油バトロール給油		TTPC00013 TTPT00013
積算単価			積算単価		E9999

施工单価表

頁0 -0030

現場打天端コンクリート

SPK25040053

單第0-0014 表

18-8-40BB

一般養生

機械構成比: 2.43%

63.99%

材料構成比: 33.58%

市場単価構成比: 0.00%

標準單價：

65,822.00000

代表機勞材規

構

	単価(積算地区)	
--	----------	--

代表機労材規格(東京地区)

(東京地区)

備考

[illegible]

施工単価表

頁0 -0033

コンクリート		SPK25040157		単第0 -0016 表		1		m3 当り	
無筋・鉄筋構造物 18-8-40BB		バックホウ(クレーン機能付)打設		市場単価構成比: 0.00%		標準単価:		36,531.00000	
機械構成比: 3.50%		労務構成比: 34.96%		材料構成比: 61.54%					
代表機材規格(積算地区)		構成比	単価(積算地区)	代表機材規格(東京地区)		単価(東京地区)	備考		
<貸>バックホウ(クローラ型クレーン機能付) 山積0.8m3(平積0.6)吊能力2.9t 排1〜3, 2011, 2014		3.31%		バックホウ [クローラ型クレーン付] 排ガス型(第2次)山積0.8m3吊2.9t			KTPC00006 KTPT00006		
その他(機械)				その他(機械)			EK009		
特殊作業員		10.07%		特殊作業員			RTPC00001 RTPT00001		
普通作業員		9.38%		普通作業員			RTPC00002 RTPT00002		
土木一般世話役		7.04%		土木一般世話役			RTPC00009 RTPT00009		
運転手(特殊)		6.40%		運転手(特殊)			RTPC00006 RTPT00006		
その他(労務)				その他(労務)			ER009		
レディーミクストコンクリート指定品 呼び強度18, スランプ8, 粗骨材40 W/C(60%), 種別(高炉)		59.80%		生コンクリート 高炉 24-12-25(20) W/C 55%			TTPCD0010 TTPT00343		
軽油 バトロール給油, 2〜4KL積載車給油		1.65%		軽油バトロール給油			TTPC00013 TTPT00013		

施工単価表

頁0 -0034

コンクリート		SPK25040157		単第0 -0016 表		1		m3 当り	
無筋・鉄筋構造物 18-8-40BB		バックホウ(クレーン機能付)打設		市場単価構成比: 0.00%		標準単価:		36,531.00000	
機械構成比: 3.50%		労務構成比: 34.96%		材料構成比: 61.54%					
代表機材規格(積算地区)		構成比	単価(積算地区)	代表機材規格(東京地区)		単価(東京地区)	備考		
その他(材料)				その他(材料)			EZ009		
積算単価				積算単価			E9999		
A=1 C=2 J=2	無筋・鉄筋構造物 18-8-40BB 小型車割増有			B=2 F=2 K=1	バックホウ(クレーン機能付)打設 一般養生 -(全ての費用)				

施工単価表

頁0 -0035

型枠		SPK25040159		単第0 -0017 表	
一般型枠		鉄筋・無筋構造物		1	
機械構成比: 0.00%		労務構成比: 100.00%		標準単価: m2 10,100.00000	
材料構成比: 0.00%		市場単価構成比: 0.00%		標準単価: 10,100.00000	
代表機材規格(積算地区)		構成比	単価(積算地区)	代表機材規格(東京地区)	備考
型わく工		46.66%		型わく工	RTPC00010 RTPT00010
普通作業員		25.14%		普通作業員	RTPC00002 RTPT00002
土木一般世話役		9.51%		土木一般世話役	RTPC00009 RTPT00009
その他(労務)				その他(労務)	ER009
積算単価				積算単価	EP001
A=1 一般型枠 C=1 -(全ての費用)				B=1 鉄筋・無筋構造物	

施工単価表

頁0 -0036

手摺先行型枠組・単管・単管傾斜足場		S0380		単第0 -0018 表	
単管足場		100		掛m2 当り	
名称・規格など		数量	単位	単価	備考
土木一般世話役		1.900	人		
とび工		6.900	人		
普通作業員		1.800	人		
<作>ラフテレーンクレーン(油圧伸縮ジブ型) 25t吊, オペレータ付 排1~3, 2011, 2014		0.800	日		
諸雑費		29	%		#09
*** 合計 ***		100	掛m2		
*** 単位当たり ***		1	掛m2		
A=2 単管足場 C=0 潮待割増				B=1 安全ネットを設置しない	

施工単価表

頁0 -0037

手摺先行型枠組・単管・単管傾斜足場
手摺先行型枠組足場

S0380

単第0 -0019 表

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
土木一般世話役	1.600	人			
とび工	7.000	人			
普通作業員	1.300	人			
<作>ラフテレーンクレーン(油圧伸縮ジブ型) 25t吊, オペレータ付 排1〜3, 2011, 2014	1.400	日			
諸雑費	34	%			#09
*** 合計 ***	100	掛m2			
*** 単位当たり ***	1	掛m2			
A=1 手摺先行型枠組足場 C=0 潮待割増			B=1 安全ネットを設置しない		

施工単価表

頁0 -0038

手摺先行型枠組・単管・単管傾斜足場
単管傾斜足場

S0380

単第0 -0020 表

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
土木一般世話役	1.500	人			
とび工	4.500	人			
普通作業員	2.700	人			
<作>ラフテレーンクレーン(油圧伸縮ジブ型) 25t吊, オペレータ付 排1〜3, 2011, 2014	0.800	日			
諸雑費	33	%			#09
*** 合計 ***	100	掛m2			
*** 単位当たり ***	1	掛m2			
A=3 単管傾斜足場 C=0 潮待割増			B=1 安全ネットを設置しない		

施工単価表

頁0 -0039

U型側溝		SDT00013		単第0 -0021 表	
鉄筋コンクリートU形(JIS_A_5372)		300B[300×300×600]		1	m 当り
名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
昼間_U型側溝【手間のみ】 L=600_60を超え300kg/個以下 時間的制約なし	1. 000	m			
鉄筋コンクリートU形(JISA5372)300B 300×300×600 参考質量79kg	1. 653	本			
再生クラッシュヤラン 40～0mm	0. 048	m3			
諸雑費	1	式			
*** 単位当たり ***	1	m			
A=1 昼間施工 C=5 300B[300×300×600] I=1 -			B=1 鉄筋コンクリートU形(JIS_A_5372) G=1 時間的制約なし J=1 -		
K=2 RC-40			M=1 -		

施工単価表

頁0 -0040

コンクリート		SPK25040157		単第0 -0022 表	
小型構造物 18-8-25(20)BB		人力打設		1	m3 当り
機械構成比: 0. 00%		労務構成比: 46. 18%	材料構成比: 53. 82%	市場単価構成比: 0. 00%	標準単価: 40, 190. 00000
代表機労材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機労材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
普通作業員	28. 56%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
土木一般世話役	8. 40%		土木一般世話役		RTPC00009 RTPT00009
特殊作業員	7. 04%		特殊作業員		RTPC00001 RTPT00001
その他(労務)			その他(労務)		ER009
レディーミクストコンクリート指定品 呼び強度18, スランプ8, 粗骨材20(25) W/C(60%), 種別(高炉)	53. 82%		生コンクリート 高炉 24-12-25(20) W/C 55%		TTPC00003 TTPT00343
積算単価			積算単価		E9999
A=2 小型構造物 C=3 18-8-25(20)BB H=1 現場内小運搬有り K=1 -(全ての費用)			B=3 人力打設 F=2 一般養生 J=2 小型車割増有		

施工単価表

頁0 -0041

型枠		SPK25040159		単第0 -0023 表	
一般型枠		小型構造物		1	
機械構成比: 0.00%		材料構成比: 0.00%		標準単価: 1	
労務構成比: 100.00%		市場単価構成比: 0.00%		m2 当り 9,147.60000	
代表機労材規格(積算地区)		構成比	単価(積算地区)	代表機労材規格(東京地区)	備考
型わく工		44.28%		型わく工	RTPC00010 RTPT00010
普通作業員		30.82%		普通作業員	RTPC00002 RTPT00002
土木一般世話役		11.86%		土木一般世話役	RTPC00009 RTPT00009
その他(労務)				その他(労務)	ER009
積算単価				積算単価	EP001
A=1 一般型枠 C=1 -(全ての費用)				B=2 小型構造物	

施工単価表

頁0 -0042

プレキャスト集水桧		SPK25040096		単第0 -0024 表	
据付 基礎碎石有り		製品質量(kg/基)80kgを超え200kg以下		1	
機械構成比: 15.14%		材料構成比: 4.11%		標準単価: 1	
労務構成比: 80.75%		市場単価構成比: 0.00%		基 当り 4,360.10000	
代表機労材規格(積算地区)		構成比	単価(積算地区)	代表機労材規格(東京地区)	備考
く貨>バックホウ(クローラ型クレーン機能付) 山積0.28m3(平積0.2)吊能力1.7t 排出ガス対策型(第1,2,3次基準値)低騒音		12.21%		バックホウ クローラ型 クレーン機能付1.7t 山積0.28m3(平積0.2m3)	KTPC00019 KTPT00019
その他(機械)				その他(機械)	EK009
運転手(特殊)		46.45%		運転手(特殊)	RTPC00006 RTPT00006
普通作業員		11.06%		普通作業員	RTPC00002 RTPT00002
土木一般世話役		5.68%		土木一般世話役	RTPC00009 RTPT00009
特殊作業員		1.94%		特殊作業員	RTPC00001 RTPT00001
その他(労務)				その他(労務)	ER009
軽油 パトロール給油, 2~4KL積載車給油		3.32%		軽油パトロール給油	TTPC00013 TTPT00013
その他(材料)				その他(材料)	EZ009

施工单価表

頁0 -0043

プレキャスト集水桝

SPK25040096

單第0-0024 表

据付 基礎碎石有り

製品質量(kg/基)80kgを超え200kg以下

1 基 当り

機械構成比: 15.14%

80.75%

材料構成比: 4.11%

市場単価構成比: 0.00%

標準単価：

4,360.10000

[illegible]

施工单価表

頁0 -0044

U型側溝

SDT00013

單第0 -0025 表

鉄筋Coベンチフリューム (JIS A 5372附6)

250[250×175×2000]

1 m 当り

[illegible]

施工単価表

頁0 -0045

表層(車道・路肩部)		SPK25040244		単第0 -0026 表	
平均幅員1.4m未満(1層平均50mm以下)		1層当り平均仕上厚50mm		1	m2 当り
機械構成比: 0.43%		労務構成比: 44.34%		標準単価: 2,891.10000	
材料構成比: 55.23%		市場単価構成比: 0.00%			
代表機労材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機労材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
振動ローラ(舗装用) ハンドガイド式 運転質量0.5～0.6t	0.24%		振動ローラ(舗装用) ハンドガイド式 運転質量0.5～0.6t		MTPC00047 MTPT00047
振動コンパクタ 前進型 運転質量40～60kg	0.13%		振動コンパクタ 前進型 運転質量40～60kg		MTPC00049 MTPT00049
その他(機械)			その他(機械)		EK009
特殊作業員	19.57%		特殊作業員		RTPC00001 RTPT00001
普通作業員	14.05%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
土木一般世話役	4.28%		土木一般世話役		RTPC00009 RTPT00009
その他(労務)			その他(労務)		ER009
再生加熱アスファルト混合物 再生密粒度(20)	50.52%		密粒度As混合物(20) [標準数量]平均仕上り厚50mm		TTPCD0038 TTPT00284
アスファルト乳剤(JISK2208) アスファルト乳剤(浸透用) PK-3プライムコート用	4.48%		アスファルト乳剤(JISK2208) アスファルト乳剤(浸透用) PK-3プライムコート用		TTPC00026 TTPT00026

施工単価表

頁0 -0046

表層(車道・路肩部)		SPK25040244		単第0 -0026 表	
平均幅員1.4m未満(1層平均50mm以下)		1層当り平均仕上厚50mm		1	m2 当り
機械構成比: 0.43%		労務構成比: 44.34%		標準単価: 2,891.10000	
材料構成比: 55.23%		市場単価構成比: 0.00%			
代表機労材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機労材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
ガソリン, レギュラー スタンド渡し, スタンド給油	0.17%		ガソリンレギュラースタンド		TTPC00014 TTPT00014
軽油 パトロール給油, 2～4KL積載車給油	0.03%		軽油パトロール給油		TTPC00013 TTPT00013
その他(材料)			その他(材料)		EZ009
積算単価			積算単価		E9999
A=1 C=6 G=2 I=1	平均幅員1.4m未満(1層平均50mm以下) 再生密粒度アスファルト混合物(20) 小型車割増有 -(全ての費用)		B=50 E=2 H=1	1層当り平均仕上り厚(mm) PK-3 -	
【アスファルト混合物単価】 1層当り平均仕上り厚(mm)/1000*(アスファルト混合物単価(円)+各種割増合計値) 1層当り平均仕上り厚(mm):50.000(mm)					

施工単価表

頁0 -0047

上層路盤(車道・路肩部)		SPK25040237		単第0 -0027 表	
RM-30		全仕上り厚100mm 1層施工		1 m2 当り	
機械構成比: 11.57%		労務構成比: 37.08%		標準単価: 637.83000	
材料構成比: 51.35%		市場単価構成比: 0.00%			
代表機材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
モータグレーダ 土工用・排2014 ブレード幅3.1m	7.99%		モータグレーダ 土工用・排2014 ブレード幅3.1m		MTPC00176 MTPT00176
<貸>ロードローラ(マカダム) 質量10～12t 排出ガス対策型(第1,2次基準値)	1.00%		ロードローラ [マカダム]質量10t～12t		KTPC00047 KTPT00047
<貸>タイヤローラ 質量13～14t 排出ガス対策型(2014年規制) 普通・超低騒音	0.99%		<貸>タイヤローラ 質量13～14t		KTPC00074 KTPT00074
その他(機械)			その他(機械)		EK009
運転手(特殊)	16.31%		運転手(特殊)		RTPC00006 RTPT00006
普通作業員	5.97%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
特殊作業員	5.32%		特殊作業員		RTPC00001 RTPT00001
土木一般世話役	4.37%		土木一般世話役		RTPC00009 RTPT00009
その他(労務)			その他(労務)		ER009

施工単価表

頁0 -0048

上層路盤(車道・路肩部)		SPK25040237		単第0 -0027 表	
RM-30		全仕上り厚100mm 1層施工		1 m2 当り	
機械構成比: 11.57%		労務構成比: 37.08%		標準単価: 637.83000	
材料構成比: 51.35%		市場単価構成比: 0.00%			
代表機材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
再生粒度調整碎石 30～0mm	47.84%		再生粒度調整碎石 RM-40 [標準数量]全仕上り厚150mm		TTPC00010 TTPT00357
軽油 バトロール給油, 2～4KL積載車給油	3.03%		軽油バトロール給油		TTPC00013 TTPT00013
その他(材料)			その他(材料)		EZ009
積算単価			積算単価		E9999
A=5 RM-30 H=1 -(全ての費用)			E=100 全仕上り厚(mm)		
【路盤材単価】 全仕上り厚(mm)/1000*路盤材単価(円) 全仕上り厚(mm):100.000(mm)					

施工単価表

頁0 -0049

下層路盤(車道・路肩部)		SPK25040235		単第0 -0028 表	
全仕上り厚100mm 1層施工		RC-40		1 m2 当り	
機械構成比: 5.72%		労務構成比: 18.33%		標準単価: 1,289.30000	
材料構成比: 75.95%		市場単価構成比: 0.00%			
代表機労材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機労材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
モータグレーダ 土工用・排2014 ブレード幅3.1m	3.95%		モータグレーダ 土工用・排2014 ブレード幅3.1m		MTPC00176 MTPT00176
<賃>ロードローラ(マカダム) 質量10～12t 排出ガス対策型(第1,2次基準値)	0.49%		ロードローラ [マカダム]質量10t～12t		KTPC00047 KTPT00047
<賃>タイヤローラ 質量13～14t 排出ガス対策型(2014年規制) 普通・超低騒音	0.49%		<賃>タイヤローラ 質量13～14t		KTPC00074 KTPT00074
その他(機械)			その他(機械)		EK009
運転手(特殊)	8.06%		運転手(特殊)		RTPC00006 RTPT00006
普通作業員	2.95%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
特殊作業員	2.63%		特殊作業員		RTPC00001 RTPT00001
土木一般世話役	2.16%		土木一般世話役		RTPC00009 RTPT00009
その他(労務)			その他(労務)		ER009

施工単価表

頁0 -0050

下層路盤(車道・路肩部)		SPK25040235		単第0 -0028 表	
全仕上り厚100mm 1層施工		RC-40		1 m2 当り	
機械構成比: 5.72%		労務構成比: 18.33%		標準単価: 1,289.30000	
材料構成比: 75.95%		市場単価構成比: 0.00%			
代表機労材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機労材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
再生クラッシャラン 40～0mm	74.21%		クラッシャラン 40～0mm [標準数量]全仕上り厚150mm		TTPC00008 TTPT00346
軽油 バトロール給油, 2～4KL積載車給油	1.50%		軽油バトロール給油		TTPC00013 TTPT00013
その他(材料)			その他(材料)		EZ009
積算単価			積算単価		E9999
A=100 全仕上り厚(mm) D=1 -(全ての費用)			B=4 RC-40		
【路盤材単価】 全仕上り厚(mm)/1000*路盤材単価(円) 全仕上り厚(mm):100.000(mm)					

施工单価表

頁0 -0051

鋪裝版切断

SPK25040307

单第0 -0029 表

アスファルト舗装版

アスファルト舗装版厚15cm以下

1

当り

機械構成比: 15.05%

勞務構成比：

58.43%

材料構成比: 26.52%

市場單價構成比: 0.00%

標準單價：

700.44000

代表機材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
コンクリートカッター バキューム式(超低騒音型)・湿式 切削深20cm級ブレード径φ56cm	10.24%		コンクリートカッター バキューム式(超低騒音型)・湿式 切削深20cm級ブレード径φ56cm		MTPC00164 MTPT00164
その他(機械)			その他(機械)		EK009
特殊作業員	19.96%		特殊作業員		RTPC00001 RTPT00001
土木一般世話役	10.88%		土木一般世話役		RTPC00009 RTPT00009
普通作業員	8.92%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
その他(労務)			その他(労務)		ER009
コンクリートカッターブレード 自走式切断機用 径45cm(18インチ)	22.39%		コンクリートカッターブレード 径18インチ		TTPC00394 TTPT00394
ガソリン、レギュラー スタンド渡し、スタンド給油	2.81%		ガソリンレギュラースタンド		TTPC00014 TTPT00014
その他(材料)			その他(材料)		EZ009

施工单価表

頁0 -0052

鋪裝版切断

SPK25040307

單第0-0029 表

アスファルト舗装版

アスファルト舗装版厚15cm以下

1

当り

機械構成比: 15.05%

勞務構成比：

58.43%

材料構成比: 26.52%

市場単価構成比: 0.00%

標準單價：

700.44000

[illegible]

施工単価表

頁0 -0053

舗装版破碎		SPK25040306		単第0 -0030 表	
アスファルト舗装版		障害等無し 舗装版厚15cm以下		1 m2 当り	
機械構成比: 12.85%		労務構成比: 81.24%		標準単価: 217.37000	
材料構成比: 5.91%		市場単価構成比: 0.00%			
代表機労材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機労材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
<貸>後方超小旋回バックホウ(クローラ型) 山積0.45m3(平積0.35m3) 排出ガス対策型(第1,2,3次基準値)低騒音	12.85%		バックホウ(クローラ型) [後方超小旋回型] 山積0.45m3(平積0.35m3)		KTPC00066 KTPT00066
土木一般世話役	29.54%		土木一般世話役		RTPC00009 RTPT00009
運転手(特殊)	27.52%		運転手(特殊)		RTPC00006 RTPT00006
普通作業員	24.18%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
軽油 バトロール給油, 2~4KL積載車給油	5.91%		軽油バトロール給油		TTPC00013 TTPT00013
積算単価			積算単価		EP001
A=1 C=1 F=1	アスファルト舗装版 騒音振動対策不要 積込作業有り		B=1 D=1 G=1	障害等無し 舗装版厚15cm以下 -(全ての費用)	

施工単価表

頁0 -0054

般運搬		SPK25040155		単第0 -0031 表	
舗装版破碎		DID区間無し 運搬距離4.5km以下(3.5km超)		1 m3 当り	
機械構成比: 20.25%		労務構成比: 71.03%		標準単価: 4,319.40000	
材料構成比: 8.72%		市場単価構成比: 0.00%			
代表機労材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機労材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
ダンプトラック[オンロード・ディーゼル] 2t積積 (タイヤ損耗費及び補修費(良好)を含む)	20.25%		ダンプトラック[オンロード・ディーゼル] 2t積積 (タイヤ損耗費及び補修費(良好)を含む)		MTPC00016T1 MITP00016T1
運転手(一般)	71.03%		運転手(一般)		RTPC00007 RTPT00007
軽油 バトロール給油, 2~4KL積載車給油	8.72%		軽油バトロール給油		TTPC00013 TTPT00013
積算単価			積算単価		EP001
A=3 C=1 E=1	舗装版破碎 DID区間無し -(全ての費用)		B=4 D=20	機械積込(小規模土工) 運搬距離4.5km以下(3.5km超)	

設計数量総括表

事業区分：
工事区分：道路改良

工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数 量	設計数量	摘 要
道路土工				式	1		
	掘削工			式	1		
		掘削	砂質土C(SF)	m3	6.7	7.0	
		掘削	硬岩	m3	19.2	20.0	
	積込	積込	破碎岩	m3	19.2	20.0	
	盛土工			式	1		
		盛土		m3	30	30	
		購入土		m3	24	20	
	運搬工			m ³	22	20	
	法面整形工			式	1		
		切土法面整形	砂質土 I(SF)	m2	17.6	20	
		切土法面整形	硬岩	m2	44.7	40	
	残土処理工			式	1		
		残土	硬岩	m3	23.0	20	
石・ブロック積(張)工				式	1		
	作業土工			式	1		
		床掘	砂質土	m3	6.4	6.0	
		床掘	硬岩	m3	3.8	4.0	

設計数量総括表

事業区分：
工事区分：道路改良

工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数 量	設計数量	摘 要
		埋戻	種別D	m3	3.8	4.0	
		埋戻コンクリート		m3	0.1	0.1	
	ブロック積擁壁(1:0.5)		裏コンt=20cm	式	1		
		コンクリートブロック積み	控35cm	m2	88.1	88.0	
		天端コンクリート	B=950 t=100	m	14.0	14.0	$0.095\text{m}^3/\text{m} \times 14\text{m} = 1\text{m}^3$
		裏込碎石	RC-40	m3	14.4	14.0	
	1号小口止工		W=0.3m	式	1		
		コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N}/\text{mm}^2$	m3	1.9	2.0	
		一般型枠		m2	14.5	15.0	
	2号小口止工		W=0.3m	式	1		
		コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N}/\text{mm}^2$	m3	1.5	2.0	
		一般型枠		m2	11.8	10.0	
	足場工						
		単管		m2	86.8	90.0	
		手摺先行型枠組足場		掛m2	26.3	30.0	11.8+14.5
		単管傾斜足場		掛m2	3.5	4.0	1.7+1.8

設計数量総括表

事業区分：
工事区分：道路改良

工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数 量	設計数量	摘 要
排水構造物工				式	1		
	側溝工			式	1		
		法肩用	PU1-B300-H300	m	14.0	14.0	
		L型側溝		m	15.0	15.0	C0:2m ³ 型枠：10m ²
	集水桝			式	1		
		集水桝	プレキャスト500型	箇所	1		
	縦排水工			式	1		
		縦排水溝	ベンチフリュームBF-250	m	6.2	6.0	
		縞鋼板蓋		t	0.08	0.08	0.016t/m×5m =0.08 t
舗装工				式	1		
	アスファルト舗装工		車道舗装	式	1		
		表層	再生密粒度アスコン20 t=5cm	m ²	7.6	8.0	
		上層路盤	RM-30 t=10cm	m ²	7.6	8.0	
		下層路盤	RC-40 t=10cm	m ²	7.6	8.0	
	舗装版切断			式	1		
		舗装版切断	[アスファルトt=5cm]	m	16.0	16.0	

設計数量総括表

事業区分：
工事区分：道路改良

[illegible]

2 道路土工

工種数量総括表

事業区分：
工事区分：道路改良

工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数 量	摘 要
道路土工				式	1	
	掘削工			式	1	
		掘削	砂質土C(SF)	m3	6.7	
		掘削	硬岩	m3	19.2	
	盛土工			式	1	
		盛土		m3	30	
		購入土		m3	24.4	運搬 21.99
	法面整形工			式	1	
		切土法面整形	砂質土 I(SF)	m2	17.6	
		切土法面整形	硬岩	m2	44.7	
	残土処理工			式	1	
		残土	土砂	m3	0.0	
		残土	硬岩	m3	23.0	

数量集計表

種 別：掘削工
規 格：

[illegible]

平均断面体積計算表

種 別：掘削工
ブロック：掘削工
区分：
細 別：掘削
規 格：砂質土C(SF)

測 点	距 離(m)	砂質土C(SF)			硬岩			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)	
No.0	—	0.1	—	—	1.5	—	—	
No.0+7.5	7.5	0.2	0.15	1.1	1.4	1.45	10.9	
No.0+15.0	7.5	1.3	0.75	5.6	0.8	1.10	8.3	
小 計	15.0			6.7			19.2	
合 計	15.0			6.7			19.2	

数量集計表

種 別：盛土工
規 格：

[illegible]

平均断面体積計算表

種 別：盛土工
ブロック：盛土工
区 分：
細 別：盛土
規 格：

測 点	距 離(m)	盛 土						摘 要
		断面積(m2)	平均断面積(m2)	体 積(m3)	断面積(m2)	平均断面積(m2)	体 積(m3)	
No. 0	—	2.7	—	—				
No. 0+7.5	7.5	2.6	2.65	19.9				
No. 0+15.0	7.5	0.0	1.30	9.8				
小 計	15.0			29.7			0.0	
合 計	15.0			29.7			0.0	

数量集計表

種 別：法面整形工
規 格：

[illegible]

平均法長面積計算表

種 別：法面整形工
ブ ロ ッ ク：法面整形
区 分：
細 別：切土法面整形
規 格：砂質土 I (SF)

測 点	距 離(m)	砂質土 I' (SF)			硬岩			摘 要
		法 長(m)	平均法長(m)	面 積(m ²)	法 長(m)	平均法長(m)	面 積(m ²)	
No. 0	—	0.4	—	—	3.2	—	—	
No. 0+7.5	7.5	0.7	0.55	4.1	3.0	3.10	23.3	
No. 0+15.0	7.5	2.9	1.80	13.5	2.7	2.85	21.4	
小 計	15.0			17.6			44.7	
合 計	15.0			17.6			44.7	

数量集計表

種 別：残土処理工
規 格：[illegible]

土量配分表

掘削				流用可能土量				
土砂		6.7		土砂		6.7+2.2=		8.9
硬岩		19.2						
床掘残土								
床掘	土砂	6.4						
	硬岩	3.8						
埋戻	土砂	3.8						8.01
床掘残土	土砂	6.4-3.8/0.9=		2.2				
残土処理								
硬岩		19.2+3.8=		23				
						盛土		
土砂		残置盛土		30				
						不足土		
30.0-8.01=		21.99						
								24.4

3 石・ブロック積(張)工

工種数量総括表

事業区分：
工事区分：道路改良

工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数 量	摘 要
石・ブロック積(張)工				式	1	
	作業土工			式	1	
		床掘	砂質土	m3	6.4	
		床掘	硬岩	m3	3.8	
		埋戻	種別D	m3	3.8	
		基面整正	硬岩	m2	9.0	
		埋戻コンクリート		m3	0.1	
	ブロック積擁壁(1:0.5)		裏コンt=20cm	式	1	
		コンクリートブロック積み	控35cm	m2	88.1	
		天端コンクリート	B=950 t=100	m	14.0	
		裏込砕石	RC-40	m3	14.4	
		胴込コンクリート	$\sigma_{ck}=18N/mm^2$	m3	19.0	
		裏込コンクリート	t=20cm $\sigma_{ck}=18N/mm^2$	m2	88.1	
		目地材	t=10mm	m2	3.3	
		水抜パイプ	VU ϕ 150	m	8.4	
		吸出し防止材	300×300	箇所	12.0	
		足場	単管	m2	86.8	

工種数量総括表

事業区分：
工事区分：道路改良

[illegible]

数量集計表

種 別：作業土工
規 格：[illegible]

平均断面体積計算表

種 別：作業土工

ブロック：作業土工

区 分：ブロック積

細 別：床掘

規格：砂質土、軟岩Ⅱ

測 点	距 離(m)	床掘(砂質土)			硬岩			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)	
No.0	—	0.3	—	—	0.2	—	—	
No.0+7.5	7.5	0.3	0.30	2.3	0.3	0.25	1.9	
No.0+15.0	7.5	0.8	0.55	4.1	0.2	0.25	1.9	水路, 桝土工含む
小 計	15.0			6.4			3.8	
合 計	15.0			6.4			3.8	

平均断面体積計算表

種 別：作業土工

ブロック：作業土工

区分：ブロック積

細 別：埋戻、基面整正

規格：種別D, コンクリート

[illegible]

平均断面体積計算表

種 別：作業土工

ブロック：作業土工

区分：ブロック積

細 別：埋戻、基面整正

規格：種別D, コンクリート

測 点	距 離(m)	埋戻コンクリート						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)	
No. 0	—	0.006	—	—				
No. 0+7.5	7.5	0.006	0.006	0.05				
No. 0+15.0	7.5	0.006	0.006	0.05				
小 計	15.0			0.10			0.00	
合 計	15.0			0.10			0.00	

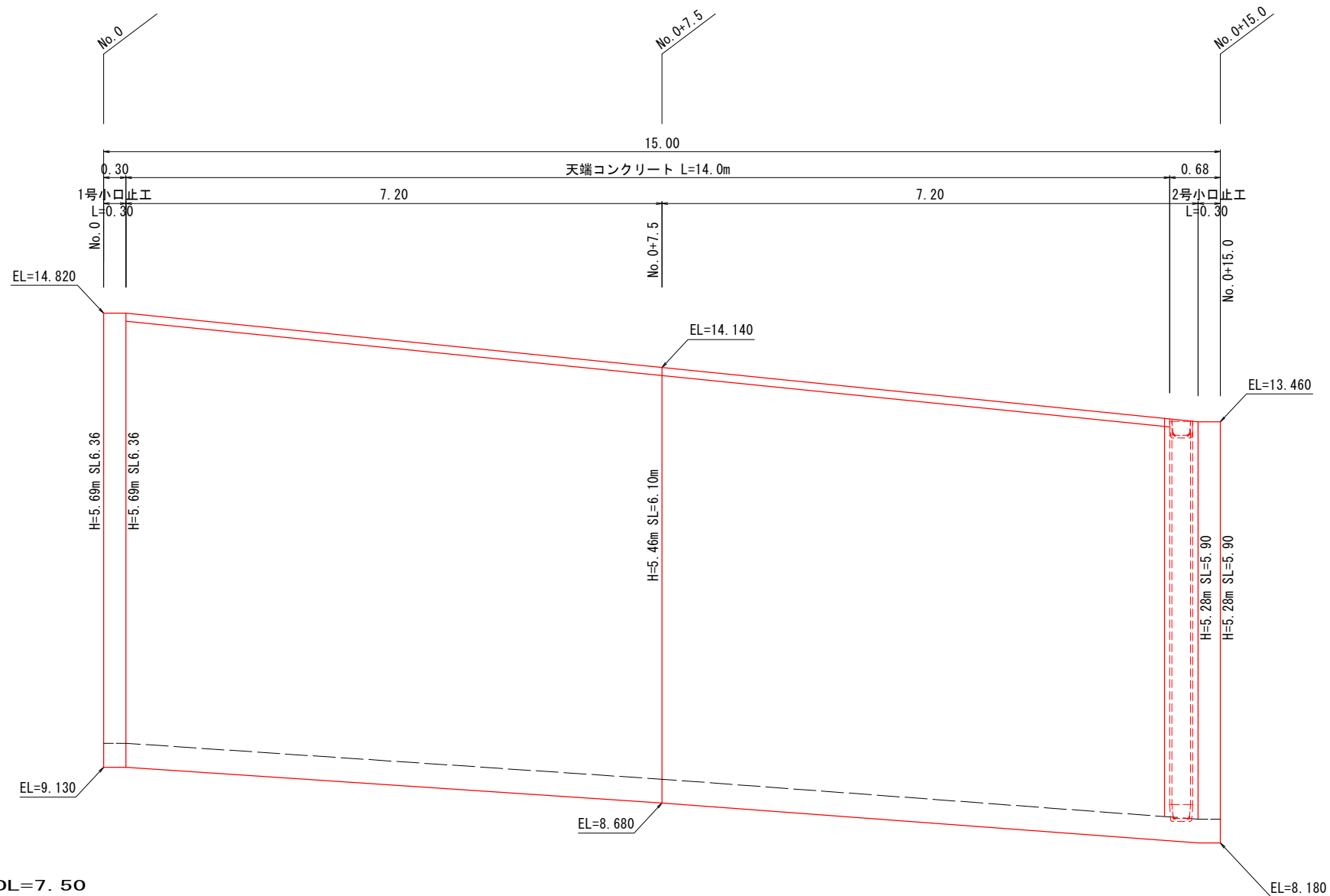
数量集計表

種 別：ブロック積擁壁(1:0.5)

規格：裏コンt=20cm

[illegible]

縱 $S=1/50$ 橫 $S=1/50$



種別：ブロック積擁壁(1:0.5)
ブロック：石・ブロック積(張)工
区分：1:0.5

一般計算書

平均断面体積計算表

種 別：ブロック積擁壁(1:0.5)

ブロック：石・ブロック積(張)工

区分: 1:0.5

細 別：コンクリートブロック積み

規格：控35cm

測点	距離(m)	ブロック			裏込碎石			摘要
		法長(m)	平均法長(m)	面積(m ²)	断面積(m ²)	平均断面積(m ²)	体積(m ³)	
No. 0+0.3	—	6.36	—	—	1.00	—	—	
No. 0+7.5	7.20	6.10	6.23	44.9	1.00	1.00	7.2	
No. 0+14.7	7.20	5.90	6.00	43.2	1.00	1.00	7.2	
小計	14.40			88.1			14.4	
合計	14.40			88.1			14.4	

一般計算書

種 別：ブロック積擁壁(1:0.5)
 ブロック：石・ブロック積(張)工
 区 分：1:0.5

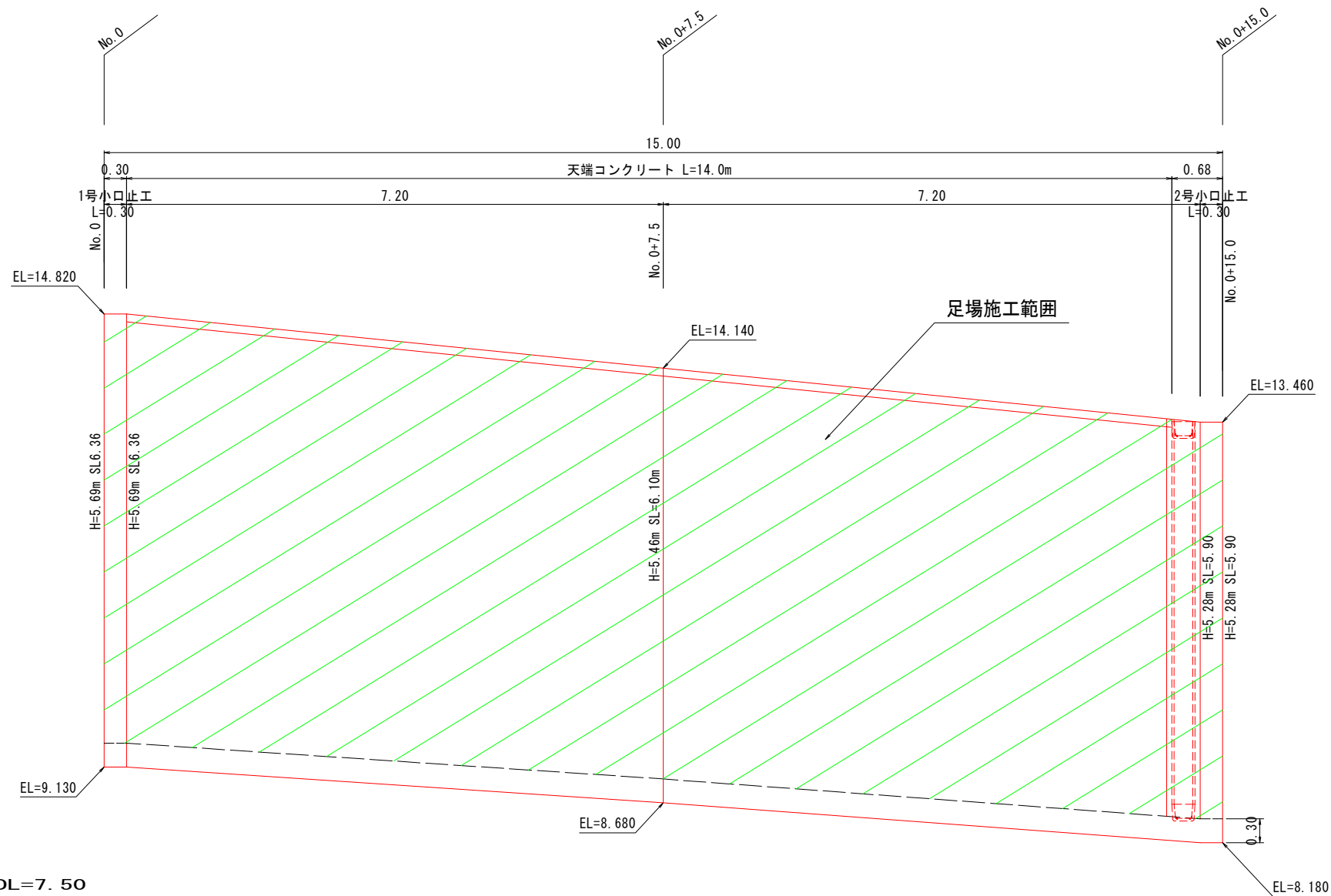
細別／規格	算 式 ／ 図	数 量																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																											
コンクリートブロック積み 控35cm	勾配 1:N=0.5 天端コンクリート L=14.02m ブロック面積 A=88.1-0.10×√(1+0.5^2)×14.02=86.53	86.5 m2																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																											
裏込砕石 RC-40	裏込砕石断面数量計算書 SL= ブロック法長 h= 根入れ+天端コン H= ブロック積高 H1= 砕石高 N= ブロック勾配 N1= 砕石裏勾配 A= 砕石上面幅 B= 砕石下面幅 V= 砕石断面積 V=(A+B)×H1×1/2 <table><tr><th>SL</th><th>h</th><th>N</th><th>N1</th><th>H</th><th>H1</th><th>A</th><th>B</th><th>V</th></tr><tr><td>6.36</td><td>2.70</td><td>0.5</td><td>0.5</td><td>5.69</td><td>2.99</td><td>0.34</td><td>0.34</td><td>1.0</td></tr><tr><td>6.10</td><td>2.56</td><td>0.5</td><td>0.5</td><td>5.46</td><td>2.90</td><td>0.34</td><td>0.34</td><td>1.0</td></tr><tr><td>5.90</td><td>2.28</td><td>0.5</td><td>0.5</td><td>5.28</td><td>3.00</td><td>0.34</td><td>0.34</td><td>1.0</td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td>0.00</td><td>0.00</td><td>0.30</td><td>0.30</td><td>0.0</td></tr><tr><td></td><td></td><td>0.4</td><td>0.3</td><td>0.00</td><td>0.00</td><td>0.32</td><td>0.32</td><td>0.0</td></tr><tr><td></td><td></td><td>0.4</td><td>0.3</td><td>0.00</td><td>0.00</td><td>0.32</td><td>0.32</td><td>0.0</td></tr><tr><td></td><td></td><td>0.4</td><td>0.3</td><td>0.00</td><td>0.00</td><td>0.32</td><td>0.32</td><td>0.0</td></tr><tr><td></td><td></td><td>0.4</td><td>0.3</td><td>0.00</td><td>0.00</td><td>0.32</td><td>0.32</td><td>0.0</td></tr><tr><td></td><td></td><td>0.4</td><td>0.3</td><td>0.00</td><td>0.00</td><td>0.32</td><td>0.32</td><td>0.0</td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></</td></tr></table>	SL	h	N	N1	H	H1	A	B	V	6.36	2.70	0.5	0.5	5.69	2.99	0.34	0.34	1.0	6.10	2.56	0.5	0.5	5.46	2.90	0.34	0.34	1.0	5.90	2.28	0.5	0.5	5.28	3.00	0.34	0.34	1.0					0.00	0.00	0.30	0.30	0.0			0.4	0.3	0.00	0.00	0.32	0.32	0.0			0.4	0.3	0.00	0.00	0.32	0.32	0.0			0.4	0.3	0.00	0.00	0.32	0.32	0.0			0.4	0.3	0.00	0.00	0.32	0.32	0.0			0.4	0.3	0.00	0.00	0.32	0.32	0.0																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																		</
SL	h	N	N1	H	H1	A	B	V																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																					
6.36	2.70	0.5	0.5	5.69	2.99	0.34	0.34	1.0																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																					
6.10	2.56	0.5	0.5	5.46	2.90	0.34	0.34	1.0																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																					
5.90	2.28	0.5	0.5	5.28	3.00	0.34	0.34	1.0																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																					
				0.00	0.00	0.30	0.30	0.0																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																					
		0.4	0.3	0.00	0.00	0.32	0.32	0.0																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																					
		0.4	0.3	0.00	0.00	0.32	0.32	0.0																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																					
		0.4	0.3	0.00	0.00	0.32	0.32	0.0																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																					
		0.4	0.3	0.00	0.00	0.32	0.32	0.0																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																					
		0.4	0.3	0.00	0.00	0.32	0.32	0.0																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																					
		</																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																											

種別：ブロック積擁壁(1:0.5)
ブロック：石・ブロック積(張)工
区分：1:0.5

一般計算書

コンクリートブロック積展開図

縦 S=1/50 横 S=1/50



平均法長面積計算表

種 別：ブロック積擁壁(1:0.5)
 ブロック：石・ブロック積(張)工
 区 分：1:0.5
 細 別：足場
 規 格：単管

測 点	距 離(m)				摘 要
		高さ(m)	平均高(m)	面 積(m ²)	
No.0	—	5.39	—	—	
No.0+7.5	7.50	5.16	5.275	39.6	
No.0+15.0	7.50	4.98	5.070	38.0	
小 計	15.00			77.6	
合 計	15.00			77.6	

一般計算書

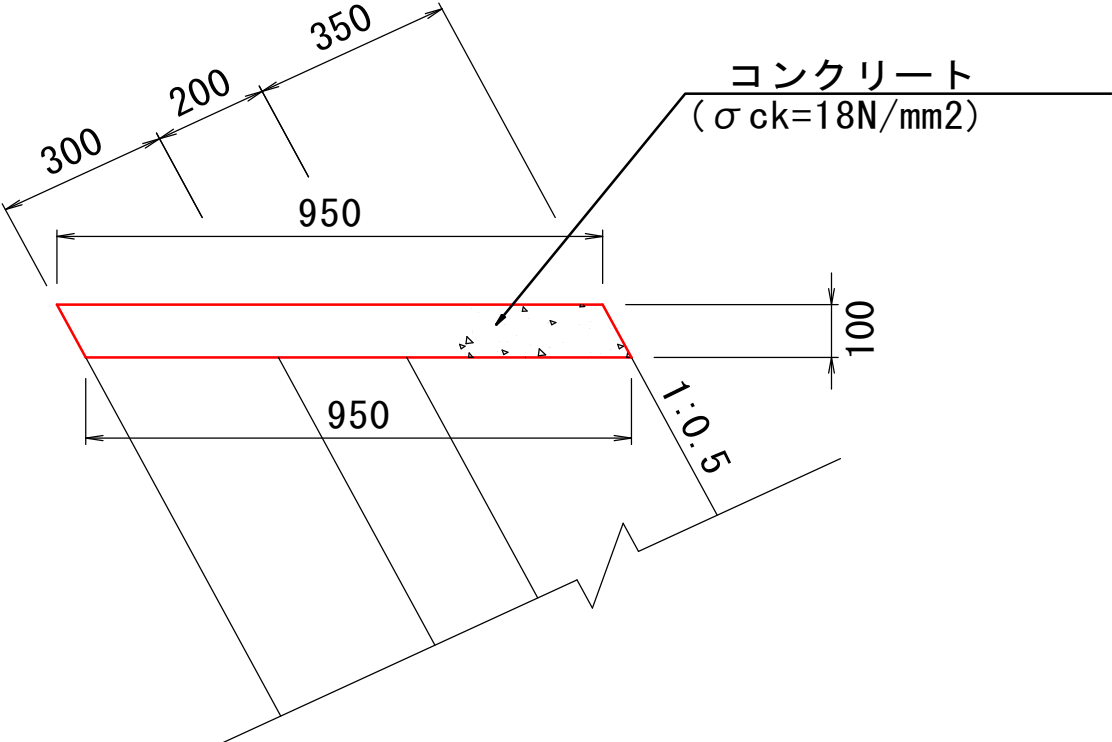
種 別：ブロック積擁壁(1:0.5)
 ブロック：石・ブロック積(張)工
 区 分：1:0.5

細別／規格	算 式 ／ 図	数 量
足場 単管	勾配 1:N=0.5 足場工面積 $A = 77.6 \times \sqrt{(1+0.5^2)} = 86.759$	86.8 m2

単位数量計算書

細 別：天端コンクリート
規 格：B=950 t=100

10.0 m当り

略 図		
		
材料／規格	算 式	数 量
コンクリート σ ck=18N/mm2	$0.950 \times 0.10 \times 10.0 = 0.950$	0.950 m3
型枠	$0.100 \times 1.118 \times 2 \times 10.000 = 2.236$	2.236 m2
目地板 t=10mm	$0.950 / 10.0 = 0.095$	0.095 m2

数量集計表

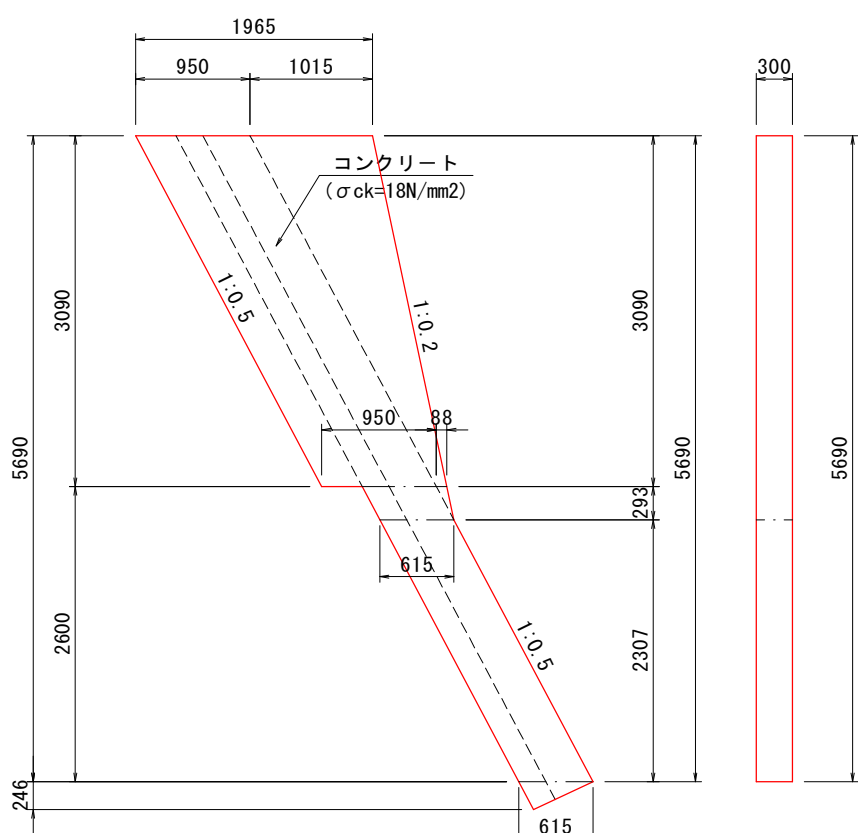
種 別：1号小口止工

規格：W=0.3m

[illegible]

一般計算書

種 別：1号小口止工
ブロック：1号小口止
区 分：

細別／規格	算 式 ／ 図	数 量
コンクリート $\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	 $V = \{1/2 \times (1.965 + 1.038) \times 3.090 + 1/2 \times (0.703 + 0.615) \times 0.293 + 0.615 \times 2.307 + 1/2 \times 0.615 \times 0.246\} \times 0.300 = 1.90$	1.9 m3
一般型枠	$A1 = \{1/2 \times (1.965 + 1.038) \times 3.090 + 1/2 \times (0.703 + 0.615) \times 0.293 + 0.615 \times 2.307 + 1/2 \times 0.615 \times 0.246\} \times 2 \text{ (側面)} + (3.383 \times 1.020 + 2.307 \times 1.118) \times 0.30 \text{ (前面)} = 14.46$	14.5 m2
手摺先行型枠組足場	※一般型枠参照	14.5 掛m2
単管傾斜足場	$A2 = (3.383 \times 1.020 + 2.307 \times 1.118) \times 0.30 \text{ (前面)} = 1.81$	1.8 掛m2

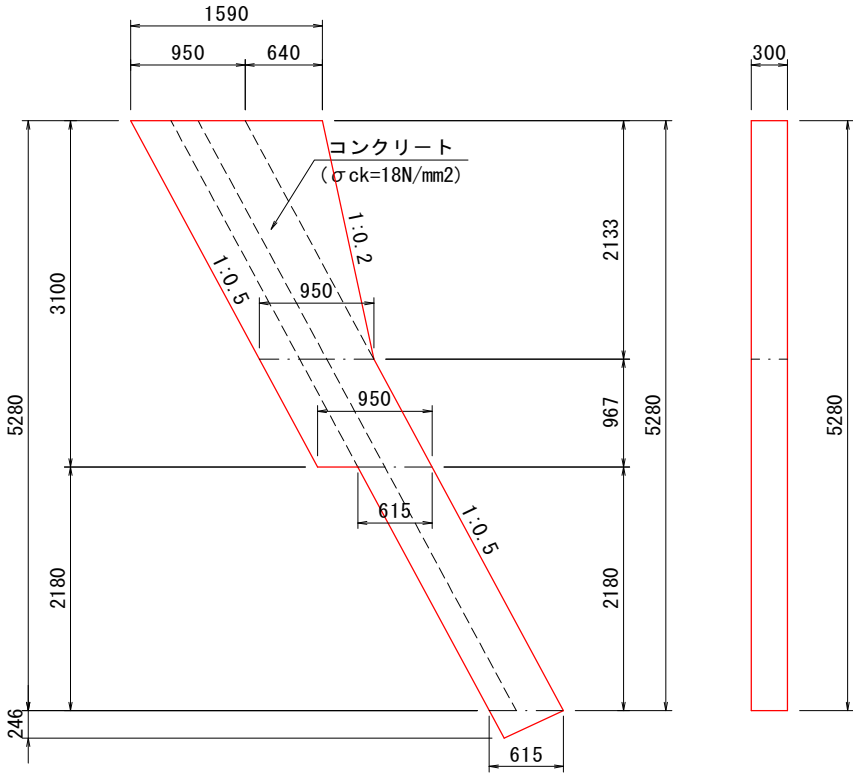
数量集計表

種 別 : 2号小口止工
規 格 : W=0.3m

[illegible]

一般計算書

種 別：2号小口止工
ブロック：2号小口止
区 分：

細別／規格	算 式 ／ 図	数 量
コンクリート σ ck=18N/mm2	 Diagram showing a stepped concrete structure with dimensions and slope ratios. The structure is composed of several horizontal and vertical sections. The top width is 1590, divided into 950 and 640. The total height is 5280, divided into 3100, 2133, 967, 2180, and 246. The bottom width is 615. The structure is labeled 'コンクリート (σ ck=18N/mm2)'. Slope ratios are indicated as 1:0.2 and 1:0.5. A vertical section on the right is 300 wide and 5280 high. $V = \{1/2 \times (1.590 + 0.950) \times 2.133 + 0.950 \times 0.967 + 0.615 \times 2.180 + 1/2 \times 0.615 \times 0.246\} \times 0.300 = 1.51$	1.5 m3
一般型枠	$A1 = \{1/2 \times (1.590 + 0.950) \times 2.133 + 0.950 \times 0.967 + 0.615 \times 2.180 + 1/2 \times 0.615 \times 0.246\} \times 2 \text{ (側面)} + (2.133 \times 1.020 + 3.147 \times 1.118) \times 0.30 \text{ (前面)} = 11.80$	11.8 m2
手摺先行型枠組足場	※一般型枠参照	11.8 掛m2
単管傾斜足場	$A2 = (2.133 \times 1.020 + 3.147 \times 1.118) \times 0.30 \text{ (前面)} = 1.71$	1.7 掛m2

4 排水構造物工

工種数量総括表

事業区分：
工事区分：道路改良

[illegible]

数量集計表

種 別：側溝工
規 格：[illegible]

数量調書

種 別：側溝工

ブロック：本線

区分：左側

細別：法肩用

規 格：PU1-B300-H300

单位：m

測 点	数 量	摘 要
No. 0～No. 0+14	14.0	土工は石・Br積工の作業土工を含む
小 計	14.0	
合 計	14.0	

数量調書

種 別：側溝工
ブロック：本線
区 分：左側
細 別：L型側溝
規 格：

單位：m

[illegible]

単位数量計算書

細 別：法肩用
規 格：PU1-B300-H300

10 m当り

略 図		
材料／規格	算 式	数 量
側溝 300×300	$10.0 / 0.605 = 16.53$	16.5 個
敷モルタル 1 : 3	$0.300 \times 0.0300 \times 10.000 = 0.090$	0.090 m3
目地モルタル 1 : 2 t=5mm		0.005 m2
基礎碎石 RC-40 t=100mm	$0.400 \times 10.000 = 4.000$	4.000 m2

10 m 当り



コンクリート $\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	$(0.15 \times 0.36 + 1/2 \times (0.45 + 0.325) \times 0.25) \times 10.0 = 1.509$	1.509 m3
同上型枠	$(0.360 + 0.610) \times 10.0 = 9.700$	9.700 m2

数量集計表

種 別：集水枰
規 格：

[illegible]

数量調書

種 別：集水桤

ブロック：集水桝

区分：

細 別：集水桤

規格：プレキャスト500型

单位：箇所

[illegible]

単位数量計算書

細 別：集水枡
規 格：プレキャスト500型

1 箇所当り

略 図		
材料／規格	算 式	数 量
プレキャスト集水枡 500型		1 個
基礎碎石 RC-40 t=150	$0.78 \times 0.78 = 0.608$	0.608 m ²
敷モルタル 1:3	$0.68 \times 0.68 \times 0.03 = 0.014$	0.014 m ³
コンクリート σ ck=18N/mm ²		0.025 m ³

数量集計表

種 別：縦排水工
規 格：

[illegible]

数量調書

種 別：縦排水工

ブロック：縦排水溝

区分：

細 別：縦排水溝

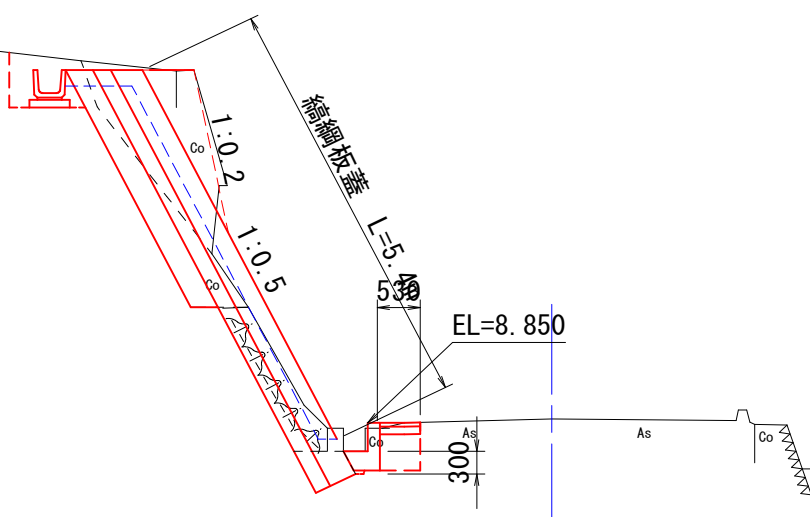
規格：ベンチフリュームBF-250

单位：m

[illegible]

一般計算書

種 別：縦排水工
ブロック：縦排水溝
区 分：

細別／規格	算 式 ／ 図	数 量
縞鋼板蓋	No. 0+15. 0 	5.4 m

数量調書

種 別：縦排水工
ブロック：縦排水溝
区 分：
細 別：縞鋼板蓋
規 格：

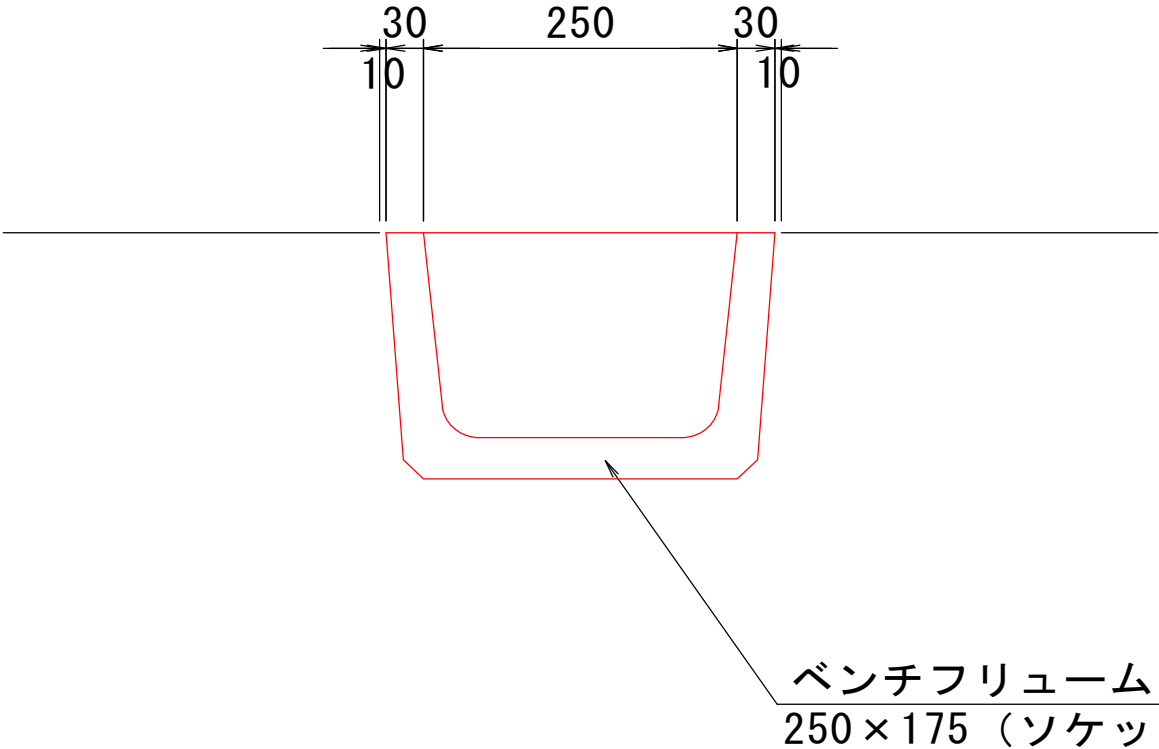
单 位：m

[illegible]

単位数量計算書

細 別：縦排水溝
規 格：ベンチフリュームBF-250

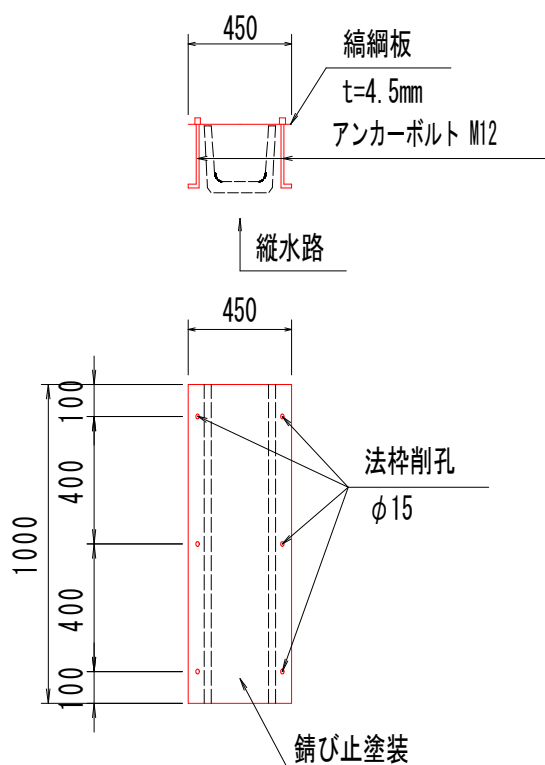
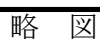
10 m当り

略 図		
 ベンチフリューム 250×175 (ソケット付)		
材料／規格	算 式	数 量
プレキャスト側溝 BF-250	$10.0 \div 2.0 = 5.0$	5.0 本
目地材モルタル 1:2 t=5mm	$10.0 \div 2.0 \times 0.021 \times 0.005 = 0.001$	0.001 m3

單位數量計算書

細別：縞鋼板蓋
規格：

1 m 当 り



材料／規格	算 式	数 量
縞鋼板 100×450×4.5	$1.000 \times 0.45 \times 0.0045 \times 7850 \div 1000 = 0.016$	0.016 t
アンカーボルト M12×200mm		6.0 本
錆び止塗装	$0.45 \times 2 \times 1.000 = 0.900$	0.900 m2
削孔Φ15 L=200mm		6 箇所

5 舗装工

工種数量総括表

事業区分：
工事区分：道路改良

[illegible]

数量集計表

種 別：アスファルト舗装工
規 格：車道舗装

[illegible]

一般計算書

種 別：アスファルト舗装工
ブ ロ ッ ク：アスファルト舗装工
区 分：

細別／規格	算 式 ／ 図	数 量
表層 再生密粒度アスコ ン20 t=5cm		7.6 m2

平均幅員面積計算表

種 別：アスファルト舗装工

ブロック：アスファルト舗装工

区分：

細 別：表層

規格：再生密粒度アスコン20 t=5cm

測点	距離(m)				摘要
		幅(m)	平均幅(m)	面積(m ²)	
No.0	—	0.5	—	—	
No.0+7.5	7.5	0.5	0.50	3.8	
No.0+15.0	7.5	0.5	0.50	3.8	
小計	15.0			7.6	
合計	15.0			7.6	

一般計算書

種 別：アスファルト舗装工
ブ ロ ッ ク：アスファルト舗装工
区 分：

細別／規格	算 式 ／ 図	数 量
上層路盤 RM-30		7.6 m2
下層路盤 RC-40		7.6 m2

数量集計表

種 別：舗装版切断
規 格：

[illegible]

一般計算書

種 別：舗装版切断
 ブロック：舗装版切断
 区 分：

細別／規格	算 式 / 図	数 量
舗装版切断 [アスファルト t=5 cm]	舗装版切断 L=16.0	16.0 m

数量調書

種 別：舗装版切断
ブロック：舗装版切断
区 分：
細 別：舗装版切断
規 格：[アスファルト t=5cm]

单位: m

[illegible]

6 構造物撤去工

工種数量総括表

事業区分：
工事区分：道路改良

[illegible]

数量集計表

種 別：構造物取壊し工
規 格：[illegible]

一般計算書

種 別：構造物取壊し工
ブ ロ ッ ク：構造物撤去工
区 分：

細別／規格	算 式 図	数 量
アスファルト取壊 t=5cm		7.6 m2

平均幅員面積計算表

種 別：構造物取壊し工
ブロック：構造物撤去工
区 分：
細 別：アスファルト取壊
規 格：t=5cm

測点	距離(m)	アスファルト取壊			摘要
		幅(m)	平均幅(m)	面積(m ²)	
No.0	—	0.5	—	—	
No.0+7.5	7.5	0.5	0.50	3.8	
No.0+15.0	7.5	0.5	0.50	3.8	
小計	15.0			7.6	
合計	15.0			7.6	

数量集計表

種 別：運搬処理工
規 格：[illegible]

一般計算書

種 別：運搬処理工
ブ ロ ッ ク：運搬処理工
区 分：

細別／規格	算 式 / 図	数 量
穀運搬処理	構造物取壊し工より	
アスファルト	アスファルト取壊し面積×0.05 7.6×0.05=0.38	0.4 m3