

令和8度

参 考 図 書

事業名： 特定都市河川浸水被害対策推進事業

工事場所： 竹原市 本町

工事名： 大王地区浸水対策事業 大王調整地整備工事（4期工事）

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

頁0 -0001

変更回数 適用単価地区 単価適用日	0 50 竹原市 00-08. 03. 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・・・トラッククレーン RTC・・・ラフテレーンクレーン	
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 ICT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	01 河川工事 02 市街地(DID補正) 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

頁0 -0002

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
築堤・護岸					Y1A01 レベル1
河川土工	1	式			Y1A0101 レベル2
掘削工	1	式			Y1A010101 レベル3
掘削 【土質, 施工方法, 押土の有無】 【障害無し, 5,000m3以上10,000m3未満】	8,300	m3			Y1A01010101 レベル4
掘削 土砂 オープンカット 押土無し 障害無し 5,000m3以上10,000m3未満	8,300	m3			SPK25040001 00 単第0 -0001 表
床掘工					Y1M020101 レベル3
床掘り 【土砂】	1	式			Y1A01020102 レベル4
床掘り 土砂 標準 土留方式無し 障害無し	820	m3			SPK25040015 00
	700	m3			単第0 -0002 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
床掘り 土砂 平均施工幅1m以上2m未満 土留方式無し 障害無し	100	m3			SPK25040015 00 単第0 -0003 表
床掘り 土砂 上記以外(小規模)	20	m3			SPK25040015 00 単第0 -0004 表
埋戻し	1	式			Y1K030102 レベル3
埋戻し 【土砂】	349	m3			Y1A01020103 レベル4
埋戻し 最大埋戻幅1m以上4m未満	50	m3			SPK25040020 00 単第0 -0005 表
埋戻し 最大埋戻幅1m未満	290	m3			SPK25040020 00 単第0 -0006 表
埋戻し 土砂 上記以外(小規模)	9	m3			SPK25040020 00 単第0 -0007 表
盛土工	1	式			Y1A010103 レベル3
路体(築堤)盛土 【施工幅員2.5m未満】	140	m3			Y1A01010301 レベル4

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
路体(築堤)盛土 施工幅員2.5m未満	140	m3			SPK25040004 00 単第0 -0008 表
残土処理工	1	式			Y3999 レベル3
土砂等運搬 【土砂】	8,580	m3			Y1A01010102 レベル4
土砂等運搬 標準 土砂(岩塊・玉石混り土含む) DID区間有り 距離3.0km以下(2.0km超)	8,580	m3			SPK25040002 00 単第0 -0009 表
残土等処分	8,580	m3			Y1A01010803 レベル4
【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 土砂	8,580	m3			F0001 00
矢板護岸工	1	式			Y1A0106 レベル2
笠コンクリート工	1	式			Y1A010603 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
プレキャスト笠コンクリート 【H600*W700】	180	m			Y1A01060302 レベル4
笠コンクリートブロック 中詰Co型枠有り 18-8-40BB 中詰Co56m3以上65m3未満	180	m			SPK25040212 00 単第0 -0010 表
05 笠コンフレーム 材料費	1	式			V0301 00 単第0 -0011 表
矢板工	1	式			Y2999 レベル2
壁面パネル	1	式			Y3999 レベル3
壁面パネル設置工	347	m2			Y4999 レベル4
02 壁面パネル設置工	347	m2			V0200 00 単第0 -0012 表
鉄筋工 SD345_D13 一般構造物 [規]10t未満	0.7	t			SS000099 00 単第0 -0013 表
コンクリート 無筋・鉄筋構造物 24-12-25(20)BB コンクリートポンプ車打設	111	m3			SPK25040157 00 単第0 -0014 表

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
型枠 一般型枠 鉄筋・無筋構造物	65	m2			SPK25040159 00 単第0 -0015 表
フラットパネル (パットウォール) Dウォール (標準) 石積タイプ 500*500	404	枚			F0201 00
フラットパネル (パットウォール) 滑面タイプ 500*500	411	枚			F02010 00
フラットパネル 専用接続金物	202	m2			F0202 00
【支給品費等(材料),無償貸付機械評価額】 共通仮設費[対象],現場管理費[対象] 一般管理費[対象外]					#0020
フラットパネル (パットウォール) Dウォール (標準) 石積タイプ 500*500 支給品	598	枚			F02011 00
フラットパネル 専用接続金物 支給品	145	m2			F02021 00
仮設工	1	式			Y1A0115 レベル2
足場	1	式			Y3999 レベル3

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
作業用足場					Y4999 レベル4
	1	式			
作業用足場					V0201 00
	1	式			単第0 -0016 表
水替工					Y3999 レベル3
	1	式			
水替工					Y4999 レベル4
	1	式			
ポンプ設置・撤去					SHD10037 00
	3	箇所			単第0 -0018 表
ポンプ運転 排水量_0以上120未満(m3/h) 全揚程_10m 常時排水					S1050053 00
	106	日			単第0 -0020 表
水槽(一般工用) 鋼板製簡易水槽 容量5m3					M3929 00
	106	供用日			
擁壁護岸工					Y1A0108 レベル2
	1	式			
場所打擁壁工(構造物単位)					Y1A010803 レベル3
	1	式			

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
重力式擁壁					Y1A01080302 レベル4
	34	m3			
重力式擁壁 擁壁平均高さ1m超2m未満 基礎碎石無し 均しCo無し					SPK25040071 00
	34	m3			単第0 -0023 表
コマ型コンクリート基礎工					Y4999 レベル4
	48	m2			
18 コマ型コンクリート基礎工(6連型) 500型					V1800 00
	45	m2			単第0 -0024 表
コマ型ブロック基礎(連結タイプ) φ500型 6連型					F0501 00
	30	基			
18 コマ型コンクリート基礎工(単独型) 500型					V1801 00
	3	m2			単第0 -0026 表
コマ型ブロック基礎(単独タイプ) φ500型 単独型					F0502 00
	13	基			
コンクリート 無筋・鉄筋構造物 18-8-25(20)BB バックホウ(クレーン機能付)打設					SPK25040157 00
	5	m3			単第0 -0027 表
型枠 一般型枠 均しコンクリート					SPK25040159 00
	5	m2			単第0 -0028 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
鉄筋工 SD345_D13 一般構造物 [規]10t未満	0.2	t			SS000099 00 単第0 -0013 表
場所打擁壁工(1号管理用階段)	1	式			Y1A010803 レベル3
コンクリート 【18-8-40BB】 【養生費,コンクリート夜間割増の有無】	21	m3			Y1A01080403 レベル4
コンクリート 無筋・鉄筋構造物 18-8-25(20)BB バックホウ(クレーン機能付)打設	21	m3			SPK25040157 00 単第0 -0027 表
型枠 【一般型枠】	26	m2			Y1A01080407 レベル4
型枠 一般型枠 鉄筋・無筋構造物	26	m2			SPK25040159 00 単第0 -0015 表
段鼻部	17	m			Y4999 レベル4
モルタル練 高炉	0.02	m3			SPK25040158 00 単第0 -0029 表
12 垂れ付き段鼻 100*100*8	17	m			V1200 00 単第0 -0030 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
特殊ブロック設置工	0.6	m2			Y4999 レベル4
特殊ブロック舗装 設置 ブロック規格 30cm×30cm	0.6	m2			SPK25040294 00 単第0 -0031 表
コマ型コンクリート基礎工	69	m2			Y4999 レベル4
18 コマ型コンクリート基礎工(6連型) 500型	66	m2			V1800 00 単第0 -0024 表
コマ型ブロック基礎(連結タイプ) φ500型 6連型	44	基			F0501 00
18 コマ型コンクリート基礎工(単独型) 500型	3	m2			V1801 00 単第0 -0026 表
コマ型ブロック基礎(単独タイプ) φ500型 単独型	10	基			F0502 00
コンクリート 無筋・鉄筋構造物 18-8-25(20)BB バックホウ(クレーン機能付)打設	7	m3			SPK25040157 00 単第0 -0027 表
型枠 一般型枠 均しコンクリート	6	m2			SPK25040159 00 単第0 -0028 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
鉄筋工 SD345_D13 一般構造物 [規]10t未満	0.3	t			SS000099 00 単第0 -0013 表
場所打擁壁工(2号管理用階段)	1	式			Y1A010803 レベル3
コンクリート 【18-8-40BB】 【養生費,コンクリート夜間割増の有無】	23	m3			Y1A01080403 レベル4
コンクリート 無筋・鉄筋構造物 18-8-25(20)BB バックホウ(クレーン機能付)打設	23	m3			SPK25040157 00 単第0 -0027 表
型枠 【一般型枠】	29	m2			Y1A01080407 レベル4
型枠 一般型枠 鉄筋・無筋構造物	29	m2			SPK25040159 00 単第0 -0015 表
段鼻部	15	m			Y4999 レベル4
モルタル練 高炉	0.02	m3			SPK25040158 00 単第0 -0029 表
12 垂れ付き段鼻 100*100*8	15	m			V1200 00 単第0 -0030 表

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
特殊ブロック設置工	0.6	m2			Y4999 レベル4
特殊ブロック舗装 設置 ブロック規格 30cm×30cm	0.6	m2			SPK25040294 00 単第0 -0031 表
コマ型コンクリート基礎工	15	m2			Y4999 レベル4
18 コマ型コンクリート基礎工(6連型) 500型	14	m2			V1800 00 単第0 -0024 表
コマ型ブロック基礎(連結タイプ) φ500型 6連型	9	基			F0501 00
18 コマ型コンクリート基礎工(単独型) 500型	1	m2			V1801 00 単第0 -0026 表
コマ型ブロック基礎(単独タイプ) φ500型 単独型	4	基			F0502 00
コンクリート 無筋・鉄筋構造物 18-8-25(20)BB バックホウ(クレーン機能付)打設	2	m3			SPK25040157 00 単第0 -0027 表
型枠 一般型枠 均しコンクリート	1	m2			SPK25040159 00 単第0 -0028 表

本工事費 内訳表

頁0 -0013

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
鉄筋工 SD345_D13 一般構造物 [規]10t未満	0.05	t			SS000099 00 単第0 -0013 表
場所打擁壁工(3号管理用階段)	1	式			Y1A010803 レベル3
コンクリート 【18-8-40BB】 【一般養生】	2	m3			Y1A01080403 レベル4
コンクリート 無筋・鉄筋構造物 18-8-25(20)BB バックホウ(クレーン機能付)打設	2	m3			SPK25040157 00 単第0 -0027 表
型枠 【一般型枠】	6	m2			Y1A01080407 レベル4
型枠 一般型枠 鉄筋・無筋構造物	6	m2			SPK25040159 00 単第0 -0015 表
コンクリート 【18-8-40BB】 【一般養生】	0.2	m3			Y1A01080403 レベル4
コンクリート 無筋・鉄筋構造物 18-8-25(20)BB バックホウ(クレーン機能付)打設	0.2	m3			SPK25040157 00 単第0 -0027 表
型枠 【一般型枠】	0.4	m2			Y1A01080407 レベル4

本工事費 内訳表

頁0 -0014

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
型枠 一般型枠 均しコンクリート	0.4	m2			SPK25040159 00 単第0 -0028 表
基礎碎石 【RC-40】	3	m2			Y1M02060401 レベル4
基礎碎石 碎石の厚さ7.5cmを超え12.5cm以下 RC-40	3	m2			SPK25040034 00 単第0 -0032 表
段鼻部	4	m			Y4999 レベル4
モルタル練 高炉	0.004	m3			SPK25040158 00 単第0 -0029 表
12 垂れ付き段鼻 100*100*8	4	m			V1200 00 単第0 -0030 表
特殊ブロック設置工	0.8	m2			Y4999 レベル4
特殊ブロック舗装 設置 ブロック規格 30cm×30cm	0.8	m2			SPK25040294 00 単第0 -0031 表
調整地底張工	1	式			Y2999 レベル2

本工事費 内訳表

頁0 -0015

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
調整地底張工					Y3999 レベル3
	1	式			
均しコンクリート					Y4999 レベル4
	235	m3			
コンクリート 無筋・鉄筋構造物 18-8-25(20)BB コンクリートポンプ車打設					SPK25040157 00
	235	m3			単第0 -0033 表
底張コンクリート					Y4999 レベル4
	469	m3			
コンクリート 無筋・鉄筋構造物 18-8-25(20)BB コンクリートポンプ車打設					SPK25040157 00
	469	m3			単第0 -0033 表
目地板 1工事当り使用量30m2以上 樹脂発泡体(15倍発泡)t=20mm					SPK25040118 00
	80	m2			単第0 -0034 表
止水板 幅CF200×厚さ5mm(塩ビ製)					SPK25040119 00
	469	m			単第0 -0035 表
シーリング材					SPK25040120 00
	469	m			単第0 -0036 表
変成シリコン系シーリング 2成分形					F1100 00
	281	L			

本工事費 内訳表

頁0 -0016

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
止水材(外周)					V0014 00
	1	式			単第0 -0037 表
溶接金網設置工					V0001 00
	2,346	m2			単第0 -0038 表
型枠 一般型枠 鉄筋・無筋構造物					SPK25040159 00
	94	m2			単第0 -0015 表
付帯道路工					Y1A0111 レベル2
	1	式			
防護柵基礎工					Y1E020808 レベル3
	1	式			
プレキャストガードレール基礎 【700H×1500B×2000L】 【700H×1800B×2000L】					Y1E01060701 レベル4
	192	m			
プレキャスト擁壁設置 基礎碎石有り 均しCo有り 擁壁(各種)					SPK25040077 00
	192	m			単第0 -0039 表
06 GベースB,C種 材料費					V0402 00
	1	式			単第0 -0040 表
現場打ガードレール基礎 【SD295_D13/16】					Y1E01060701 レベル4
	28	m			

本工事費 内訳表

頁0 -0017

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
鉄筋工 SD295_D13 一般構造物 [規]10t未満	0.03	t			SS000099 00 単第0 -0041 表
鉄筋工 SD295_D16 一般構造物 [規]10t未満	0.01	t			SS000099 00 単第0 -0042 表
箱抜き 型枠各種	6	m			SPK25040261 00 単第0 -0043 表
円形紙管 175×3.5×4000	2	本			TH002788 00
円形紙管 200×4.0×4000	1	本			TH002790 00
路側防護柵工	1	式			Y1A011101 レベル3
ガードレール 【各種】	231	m			Y1A01110101 レベル4
防護柵設置工(Gr) 土中建込 - 塗装品_Gr-C-4E [規]21m未満	6	m			SS000121 00 単第0 -0044 表
防護柵設置工(Gr) コンクリート建込 - 塗装品_Gr-C-2B [規]100m以上	192	m			SS000123 00 単第0 -0045 表

本工事費 内訳表

頁0 -0018

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
防護柵設置工(Gr) コンクリート建込 - 塗装品_Gr-C-2B [規]21m以上100m未満	23	m			SS000123 00 単第0 -0046 表
防護柵設置工(Gr) コンクリート建込 - 塗装品_Gr-C-2B [規]21m未満	5	m			SS000123 00 単第0 -0047 表
標準型ガードレール(路側用, Co建込) Gr-C-2B-2(250mm埋込み) 塗装(白色)	5	m			TH004190 00
手摺工	1	式			Y3999 レベル3
手摺工	1	式			Y4999 レベル4
手摺 (傾斜路部) L=29.8m	1	式			V10000 00 単第0 -0048 表
手摺 (1号階段部) L=7.2m	1	式			V10001 00 単第0 -0049 表
手摺 (2号階段部) L=7.8m	1	式			V10002 00 単第0 -0050 表
転落防止柵工	1	式			Y3999 レベル3

本工事費 内訳表

頁0 -0019

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
メッシュフェンス基礎工					Y4999 レベル4
	101	基			
基礎ブロック、鋼管基礎 基礎ブロック 金網柵 基礎砕石有り (t=10cm)					SPK25040254 00
	101	基			単第0 -0051 表
メッシュフェンス設置工					Y4999 レベル4
	212	m			
金網・支柱(立入防止柵) 基礎ブロック 支柱間隔2m					SPK25040255 00
	212	m			単第0 -0052 表
メッシュフェンス 材料費 H=1800 UN (A型) -50 同等品					F0801 00
	212	m			
メッシュフェンス門扉基礎工					Y4999 レベル4
	4	箇所			
基礎コンクリート メッシュフェンス門扉基礎 W=1000, W=1200					V0010 00
	4	箇所			単第0 -0053 表
メッシュフェンス門扉設置工					Y4999 レベル4
	2	基			
門扉 片開き 門柱高2m以下					SPK25040259 00
	2	基			単第0 -0056 表

本工事費 内訳表

頁0 -0020

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
メッシュフェンス片開き門扉 材料費 H=1800 W=1000 UN (A型) 同等品					F0802 00
	1	基			
メッシュフェンス片開き門扉 材料費 H=1800 (50) W=1200					F0803 00
	1	基			
門扉工					Y3999 レベル3
	1	式			
門扉基礎工					Y4999 レベル4
	1	式			
基礎砕石 砕石の厚さ7.5cmを超え12.5cm以下 RC-40					SPK25040034 00
	24	m2			単第0 -0032 表
コンクリート 無筋・鉄筋構造物 18-8-25 (20)BB 人力打設					SPK25040157 00
	1	m3			単第0 -0057 表
コンクリート 無筋・鉄筋構造物 24-12-25 (20)BB 人力打設					SPK25040157 00
	6	m3			単第0 -0058 表
型枠 一般型枠 均しコンクリート					SPK25040159 00
	2	m2			単第0 -0028 表
型枠 一般型枠 鉄筋・無筋構造物					SPK25040159 00
	12	m2			単第0 -0015 表

本工事費 内訳表

頁0 -0021

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
鉄筋金網 D10 250*250	0.08	t			F0806 00
門扉設置工	2	基			Y4999 レベル4
メッシュフェンス片開き引戸 材料費 H=1800 (50) W=6000	1	基			F0804 00
メッシュフェンス片開き引戸 組立費 H=1800 (50) W=6000	1	基			F08040 00
メッシュフェンス片開き引戸 材料費 H=1800 (50) W=3000	1	基			F0805 00
メッシュフェンス片開き引戸 組立費 H=1800 (50) W=3000	1	基			F08050 00
アスファルト舗装工	1	式			Y1A011106 レベル3
下層路盤(車道・路肩部) 【RC-40, t=100】	840	m2			Y1A01110601 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	840	m2			SPK25040235 00 単第0 -0059 表

本工事費 内訳表

頁0 -0022

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
上層路盤(車道・路肩部) 【RM-30, t=120mm】	840	m2			Y1A01110603 レベル4
上層路盤(車道・路肩部) RM-30 全仕上り厚120mm 1層施工	840	m2			SPK25040237 00 単第0 -0060 表
表層(車道・路肩部) 【AS, t =3cm】	840	m2			Y1A01110609 レベル4
表層(車道・路肩部) 平均幅員3.0m超 1層当り平均仕上厚30mm	840	m2			SPK25040244 00 単第0 -0061 表
コンクリート舗装工	1	式			Y1A011108 レベル3
下層路盤(車道・路肩部) 【RC-40, t=150mm】	93	m2			Y1A01110601 レベル4
下層路盤(車道・路肩部) 全仕上り厚150mm 1層施工 RC-40	93	m2			SPK25040235 00 単第0 -0062 表
コンクリート舗装 【18-8-25 (20)BB, t=150】	14	m2			Y1A01110807 レベル4
コンクリート 無筋・鉄筋構造物 18-8-25 (20)BB コンクリートポンプ車打設	14	m3			SPK25040157 00 単第0 -0033 表

本工事費 内訳表

頁0 -0023

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
目地板 1工事当り使用量30m2未満 樹脂発泡体(15倍発泡)t=10mm	3	m2			SPK25040118 00 単第0 -0063 表
シール材	21	m			SPK25040120 00 単第0 -0036 表
変成シリコン系シーリング 2成分形	6	L			F1100 00
溶接金網設置工	93	m2			V000000100 00 単第0 -0064 表
張りコンクリート	1	式			Y1E010109 レベル3
張りコンクリート 【18-8-20】	276	m2			Y1A01071109 レベル4
基礎砕石 砕石の厚さ7.5cmを超え12.5cm以下 RC-40	276	m2			SPK25040034 00 単第0 -0032 表
コンクリート打設工 防草コンクリート Co厚さ70mm 18-8-20BB	276	m2			S1040011 00 単第0 -0065 表
養生工 防草コンクリート	276	m2			S1040013 00 単第0 -0066 表

本工事費 内訳表

頁0 -0024

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
シール材	34	m			SPK25040120 00 単第0 -0036 表
変成シリコン系シーリング 2成分形	10	L			F1100 00
溶接金網設置工	184	m2			V000000100 00 単第0 -0064 表
側溝工	1	式			Y1A011114 レベル3
L型側溝 【W=500, H=190】	15	m			Y1A01111403 レベル4
基礎砕石 砕石の厚さ7.5cmを超え12.5cm以下 RC-40	8	m2			SPK25040034 00 単第0 -0032 表
コンクリート 小型構造物 18-8-25(20)BB バックホウ(クレーン機能付)打設	1	m3			SPK25040157 00 単第0 -0067 表
型枠 一般型枠 小型構造物	4	m2			SPK25040159 00 単第0 -0055 表
歩車道境界ブロック 各種(600mm以下, 50kg未満) 設置 基礎砕石無し	15	m			SPK25040290 00 単第0 -0068 表

本工事費 内訳表

頁0 -0025

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
自由勾配側溝 【各種】					Y1A01111404レベル4
	312	m			
自由勾配側溝 材料別途 1000≧重量					SDT00015 00
	312	m			単第0 -0069 表
自由勾配側溝 1号					V7000 00
	1	式			単第0 -0070 表
側溝蓋 【各種】					Y1A01111405レベル4
	244	枚			
蓋版 蓋版(各種) 40≧重量					SDT00017 00
	221	枚			単第0 -0071 表
蓋版 鋼製グレーチング-ノンスリップかさ上げ JIS, T-25, 細目, みぞ幅300[997×410]					SDT00017 00
	23	枚			単第0 -0072 表
暗渠排水管 【作業区分, 管種別, 管径】					Y1A01111408レベル4
	9	m			
取付管布設および支管取付工 管径 200mm					SG1D0089002 00
	5	箇所			単第0 -0073 表
既設水路接続工 φ250, φ300					Y4999 レベル4
	1	式			

本工事費 内訳表

頁0 -0026

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
硬質塩化ビニル管布設工 呼び径 300mm					SG1D0006001 00
	17	m			単第0 -0074 表
硬質塩化ビニル管布設工 呼び径 250mm					SG1D0006001 00
	6	m			単第0 -0075 表
掘削 土砂 上記以外(小規模) 標準					SPK25040001 00
	20	m3			単第0 -0076 表
埋戻し 土砂 上記以外(小規模)					SPK25040020 00
	10	m3			単第0 -0007 表
砂基礎工(機械施工)					SG1D0019002 00
	9	m3			単第0 -0077 表
既設水路閉塞工					Y4999 レベル4
	1	式			
重力式擁壁 擁壁平均高さ1m超2m未満 基礎碎石有り 均しCo有り					SPK25040071 00
	0.9	m3			単第0 -0078 表
集水樹工					Y1A011115 レベル3
	1	式			
プレキャスト集水樹 【各種】 【Co規格, 基礎Co規格】					Y1A01111502レベル4
	21	箇所			

本工事費 内訳表

頁0 -0027

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
08 集水樹 1号 300*300*600 ボルト固定細目	12	基			V0601 00 単第0 -0079 表
08 集水樹 2号 (A)	4	基			V0602 00 単第0 -0082 表
08 集水樹 2号 (B)	3	基			V0603 00 単第0 -0083 表
08 集水樹 5号 (A)	1	基			V0606 00 単第0 -0084 表
08 集水樹 5号 (B)	1	基			V0607 00 単第0 -0085 表
樋門・樋管	1	式			Y1A03 レベル1
水路工 (調整池内)	1	式			Y1A0307 レベル2
側溝工	1	式			Y1A030703 レベル3
自由勾配側溝 【各種】	110	m			Y1A03070302 レベル4

本工事費 内訳表

頁0 -0028

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
自由勾配側溝 材料別途 1000≧重量	110	m			SDT00015 00 単第0 -0087 表
自由勾配側溝 2号	1	式			V7001 00 単第0 -0088 表
集水樹工	1	式			Y1A030704 レベル3
プレキャスト集水樹 【集水樹各種】 【Co規格, 基礎Co規格】	12	箇所			Y1A03070402 レベル4
08 集水樹 3号	11	基			V0604 00 単第0 -0089 表
08 集水樹 4号	1	基			V0605 00 単第0 -0091 表
水路工 (流入可動堰)	1	式			Y1A0307 レベル2
矩形マンホール工	1	式			Y3999 レベル3
コマ型コンクリート基礎工	5.5	m2			Y4999 レベル4

本工事費 内訳表

頁0 -0029

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
18 コマ型コンクリート基礎工(6連型) 500型	5	m2		V1800 00	単第0 -0024 表
コマ型ブロック基礎(連結タイプ) φ500型 6連型	3	基		F0501 00	
18 コマ型コンクリート基礎工(単独型) 500型	0.5	m2		V1801 00	単第0 -0026 表
コマ型ブロック基礎(単独タイプ) φ500型 単独型	2	基		F0502 00	
コンクリート 無筋・鉄筋構造物 18-8-25(20)BB バックホウ(クレーン機能付)打設	0.6	m3		SPK25040157 00	単第0 -0027 表
型枠 一般型枠 均しコンクリート	0.7	m2		SPK25040159 00	単第0 -0028 表
鉄筋工 SD345_D13 一般構造物 [規]10t未満	0.02	t		SS000099 00	単第0 -0013 表
短形マンホール設置	3	個		Y4999 レベル4	
13 短形マンホール設置工	3	個		V1101 00	単第0 -0093 表

本工事費 内訳表

頁0 -0030

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
流入可動堰MH ボックスカルバート 1800*1500*680 T-25	1	個		F1101 00	
流入可動堰MH ボックスカルバート 1800*1500*1800 T-25	1	個		F1102 00	
流入可動堰MH ボックスカルバート 1800*1500*1640 T-25	1	個		F1103 00	
簡易床版	1	個		Y4999 レベル4	
13 簡易床版設置工	1	個		V1102 00	単第0 -0094 表
流入可動堰MH 簡易床版 2100*1040*150 開口φ114	1	個		F1104 00	
ゴム支承-コンクリートヒンジ用緩衝ゴム- SBR(スチレン・ブタジエンゴム)軟質,単層 厚10mm	0.6	m2		TTPC00032 00	
蓋版 材料別途 40<重量≤170	1	枚		SDT00017 00	単第0 -0095 表
流入可動堰MH グレーチング蓋 1787*625*44	1	個		F1105 00	

本工事費 内訳表

頁0 -0031

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
嵩上げコンクリート					Y4999 レベル4
	0.09	m3			
コンクリート 無筋・鉄筋構造物 18-8-25(20)BB 人力打設	0.09	m3			SPK25040157 00 単第0 -0057 表
型枠 一般型枠 鉄筋・無筋構造物	1	m2			SPK25040159 00 単第0 -0015 表
鉄筋工 SD345_D13 一般構造物 [規]10t未満	0.002	t			SS000099 00 単第0 -0096 表
底張コンクリート					Y4999 レベル4
	0.6	m3			
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	0.6	m3			SPK25040157 00 単第0 -0097 表
裏込コンクリート					Y4999 レベル4
	0.9	m3			
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	0.9	m3			SPK25040157 00 単第0 -0097 表
型枠 一般型枠 鉄筋・無筋構造物	0.9	m2			SPK25040159 00 単第0 -0015 表

本工事費 内訳表

頁0 -0032

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
防護コンクリート					Y4999 レベル4
	2	m3			
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 -0097 表
型枠 一般型枠 鉄筋・無筋構造物	7	m2			SPK25040159 00 単第0 -0015 表
階段コンクリート					Y4999 レベル4
	1	m3			
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	1	m3			SPK25040157 00 単第0 -0097 表
型枠 一般型枠 鉄筋・無筋構造物	3	m2			SPK25040159 00 単第0 -0015 表
暗渠工					Y1A030705 レベル3
	1	式			
プレキャストボックス 【W1000*H1200】					Y1A03070508 レベル4
	4	m			
ボックスカルバート 据付 0<B≤1.25_0<H≤1.25 幅1000,高1000,長2000	4	m			SPK25040092 00 単第0 -0098 表

本工事費 内訳表

頁0 -0033

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
流入可動堰ボックスカルバート1000×1200×T-25	3	個			F0000001108 00
昇降用設備設置	1	式			Y3999 レベル3
昇降用設備設置	1	式			Y4999 レベル4
13 削孔取付費	12	個			V1103 00 単第0 -0099 表
FRP梯子 W=300	2	m			F1106 00
昇降手摺 スカイグリップ同等品	1	組			F1107 00
構造物取壊し工	1	式			Y1A030906 レベル3
鋼材切断 【鋼矢板】	1	箇所			Y1A03090608 レベル4
ガス切断 鋼矢板	1	箇所			S0180 00 単第0 -0100 表

本工事費 内訳表

頁0 -0034

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
スクラップ 鉄屑(ヘビーH1) 厚さ6mm以上、幅高500mm以上 長さ1200mm以下、質量1000kg以下	0.18	t			F1110 00
水路工 (流入固定堰)	1	式			Y1A0307 レベル2
場所打擁壁工(構造物単位)	1	式			Y1A010803 レベル3
重力式擁壁	5	m3			Y1A01080302 レベル4
重力式擁壁 擁壁平均高さ1m超2m未満 基礎碎石有り 均しCo無し	5	m3			SPK25040071 00 単第0 -0101 表
側溝工	1	式			Y1A030703 レベル3
自由勾配側溝 【500*1000*1000】	1	m			Y1A03070302 レベル4
自由勾配側溝 500×1000×2000	1	m			SDT00015 00 単第0 -0102 表
側溝蓋 【500用 L=500】	1	枚			Y1A03070303 レベル4

本工事費 内訳表

頁0 -0035

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
蓋版 自由勾配側溝ふた 500[600×125×500]	1	枚			SDT00017 00 単第0 -0103 表
集水樹工	1	式			Y1A030704 レベル3
現場打ち集水樹 (流入固定堰) 【18-8-40BB (固定堰本体)】 【Co規格, 基礎Co規格】	1	箇所			Y1A03070401 レベル4
現場打ち集水樹・街渠樹(本体) 18-8-40BB 1.44m3を超え1.52m3以下	1	箇所			SPK25040104 00 単第0 -0104 表
コンクリート 無筋・鉄筋構造物 18-8-25 (20)BB バックホウ(クレーン機能付)打設	0.3	m3			SPK25040157 00 単第0 -0027 表
型枠 一般型枠 均しコンクリート	0.3	m2			SPK25040159 00 単第0 -0028 表
蓋 【床用グレーチング IB H44* t 5/3】	1	枚			Y1A03070404 レベル4
蓋版 材料別途 40<重量≤170	1	枚			SDT00017 00 単第0 -0095 表
流入固定堰 床用グレーチング IB H44* t 5/3	1.88	m2			F0000001204 00

本工事費 内訳表

頁0 -0036

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
プレキャスト集水樹 【500*500/500*1000】 【Co規格, 基礎Co規格】	2	箇所			Y1A03070402 レベル4
14 集水樹 上流側 500*500*1000 ボルト固定細目	1	基			V1201 00 単第0 -0105 表
14 集水樹 下流側 500*1000*1000 ボルト固定細目	1	基			V1202 00 単第0 -0106 表
暗渠工	1	式			Y1A030705 レベル3
プレキャストボックス 【W1000*H500】	2	m			Y1A03070508 レベル4
ボックスカルバート 据付 0<B≤1.25, 0<H≤1.25 ボックスカルバート(各種)	2	m			SPK25040092 00 単第0 -0108 表
流入固定堰 ボックスカルバート1000×500 T-25 反転90	2	個			F0000001201 00
水路工 (流出ゲート)	1	式			Y1A0307 レベル2
短形マンホール工	1	式			Y3999 レベル3

本工事費 内訳表

頁0 -0037

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
コマ型コンクリート基礎工					Y4999 レベル4
	5.5	m2			
18 コマ型コンクリート基礎工(6連型)500型					V1800 00
	5	m2			単第0 -0024 表
コマ型ブロック基礎(連結タイプ) φ500型 6連型					F0501 00
	3	基			
18 コマ型コンクリート基礎工(単独型)500型					V1801 00
	0.5	m2			単第0 -0026 表
コマ型ブロック基礎(単独タイプ) φ500型 単独型					F0502 00
	2	基			
コンクリート 無筋・鉄筋構造物 18-8-25(20)BB バックホウ(クレーン機能付)打設					SPK25040157 00
	0.6	m3			単第0 -0027 表
型枠 一般型枠 均しコンクリート					SPK25040159 00
	0.7	m2			単第0 -0028 表
鉄筋工 SD345_D13 一般構造物 [規]10t未満					SS000099 00
	0.02	t			単第0 -0013 表
短形マンホール設置					Y4999 レベル4
	1	式			

本工事費 内訳表

頁0 -0038

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
13 短形マンホール設置工					V1101 00
	3	個			単第0 -0093 表
流入可動堰MH ボックスカルバート 1800*1500*680 T-25					F1101 00
	1	個			
流入可動堰MH ボックスカルバート 1800*1500*1800 T-25					F1102 00
	1	個			
流入可動堰MH ボックスカルバート 1800*1500*1640 T-25					F1103 00
	1	個			
簡易床版					Y4999 レベル4
	1	個			
13 簡易床版設置工					V1102 00
	1	個			単第0 -0094 表
流入可動堰MH 簡易床版 2100*1040*150 開口φ114					F1104 00
	1	個			
ゴム支承-コンクリートヒンジ用緩衝ゴム- SBR(スチレン・ブタジエンゴム)軟質,単層 厚10mm					TTPC00032 00
	0.6	m2			
蓋版 材料別途 40<重量≤170					SDT00017 00
	1	枚			単第0 -0095 表

本工事費 内訳表

頁0 -0039

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
流入可動堰MH グレーチング蓋 1787*625*44	1	個			F1105 00
嵩上げコンクリート	0.09	m3			Y4999 レベル4
コンクリート 無筋・鉄筋構造物 18-8-25(20)BB 人力打設	0.09	m3			SPK25040157 00 単第0 -0057 表
型枠 一般型枠 鉄筋・無筋構造物	1	m2			SPK25040159 00 単第0 -0015 表
鉄筋工 SD345_D13 一般構造物 [規]10t未満	0.002	t			SS000099 00 単第0 -0096 表
底張コンクリート	0.6	m3			Y4999 レベル4
コンクリート 無筋・鉄筋構造物 18-8-40BB 人力打設	0.6	m3			SPK25040157 00 単第0 -0109 表
裏込コンクリート	0.9	m3			Y4999 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	0.9	m3			SPK25040157 00 単第0 -0097 表

本工事費 内訳表

頁0 -0040

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
型枠 一般型枠 鉄筋・無筋構造物	0.8	m2			SPK25040159 00 単第0 -0015 表
防護コンクリート	3	m3			Y4999 レベル4
コンクリート 無筋・鉄筋構造物 18-8-40BB 人力打設	3	m3			SPK25040157 00 単第0 -0109 表
型枠 一般型枠 鉄筋・無筋構造物	7	m2			SPK25040159 00 単第0 -0015 表
階段コンクリート	1	m3			Y4999 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	1	m3			SPK25040157 00 単第0 -0097 表
型枠 一般型枠 鉄筋・無筋構造物	3	m2			SPK25040159 00 単第0 -0015 表
暗渠工	1	式			Y1A030705 レベル3
プレキャストボックス 【W500*H500】	4	m			Y1A03070508 レベル4

本工事費 内訳表

頁0 -0041

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
ボックスカルバート 据付 0<B≤1.25_0<H≤1.25 幅1000,高1000,長2000	4	m			SPK25040092 00 単第0 -0098 表
流出ゲート ボックスカルバート 500*500*1463 T-25	3	個			F1300 00
構造物取壊し工	1	式			Y1A030906 レベル3
鋼材切断 【鋼矢板】	1	箇所			Y1A03090608 レベル4
ガス切断 鋼矢板	1	箇所			S0180 00 単第0 -0100 表
スクラップ 鉄屑(へビーH1) 厚さ6mm以上、幅高500mm以 長さ1200mm以下、質量1000kg以下	0.12	t			F1110 00
連通管	1	式			Y2999 レベル2
補助地盤改良工	1	式			Y3999 レベル3
薬液注入	1	式			Y4999 レベル4
	1	式			

本工事費 内訳表

頁0 -0042

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
注入設備据付・解体工(車上)	1	現場			SG1D0039004 00 単第0 -0110 表
薬液注入工(二重管ストレーナ) 複相方式(2セット) 総削孔長=4.1m	6	本			S0740 00 発進 単第0 -0113 表
薬液注入工(二重管ストレーナ) 複相方式(2セット) 総削孔長=4.1m	6	本			S0740 00 到達 単第0 -0113 表
鋼製さや管ボーリング(一重ケーシング)推	1	式			Y3999 レベル3
管推進工	1	式			Y4999 レベル4
推進用鋼製さや管 呼び径550	9.3	m			F1700 00
メタルクラウン φ550	1	個			F1701 00
薄肉管(VU)(JISK6741)PE 呼び径400(420×11.8×4)	3	本			TH000314 00
スパーサー φ400	5	個			F1703 00

本工事費 内訳表

頁0 -0043

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
接着受口カラー φ400	2	個			F1704 00
管削進工	1	式			V1700 00 単第0 -0114 表
【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
汚泥再生資源化施設受入費	2	m3			F1722 00
仮設備工	1	式			Y4999 レベル4
機械据付工	1	箇所			V1710 00 単第0 -0129 表
機械撤去工	1	箇所			V1711 00 単第0 -0131 表
鏡切り工	6.00	m			V1712 00 単第0 -0132 表
坑口止水工	1	箇所			V1713 00 単第0 -0133 表

本工事費 内訳表

頁0 -0044

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
滑剤・中詰注入設備工	1	箇所			V1716 00 単第0 -0136 表
発進部土工	1	式			Y4999 レベル4
掘削 土砂 上記以外(小規模) 標準	3	m3			SPK25040001 00 単第0 -0076 表
埋戻し 土砂 上記以外(小規模)	3	m3			SPK25040020 00 単第0 -0007 表
基礎工	1	式			Y4999 レベル4
コンクリート 無筋・鉄筋構造物 18-8-25(20)BB バックホウ(クレーン機能付)打設	2	m3			SPK25040157 00 単第0 -0027 表
型枠 一般型枠 鉄筋・無筋構造物	2	m2			SPK25040159 00 単第0 -0015 表
H形鋼 広幅：高300以下、中幅：高300以下、細幅：	0.143	t			F1720 00
基礎撤去工	1	式			Y4999 レベル4

本工事費 内訳表

頁0 -0045

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
構造物とりこわし工(無筋構造物) 機械施工	2	m3			SDT00031 00 単第0 -0137 表
殻運搬 Co(無筋)構造物とりこわし DID区間有り 運搬距離5.7km以下(3.3km超)	2	m3			SPK25040155 00 単第0 -0138 表
【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 CO殻(無筋)	4	t			F1721 00
直接工事費 #0020計=支給品等(材料),無償貸付					#0020計
事業損失防止施設費					Z0002
事業損失防止施設費	1	式			YZZ02 レベル2
事業損失防止施設費	1	式			YZZ02001 レベル3
家屋調査費	1	式			YZZ02001001 レベル4
	1	式			

本工事費 内訳表

頁0 -0046

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
家屋調査費 木造建物(70-130m2) 外壁調査1面	2	棟			F0010 00
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					
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

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
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					

施工単価表

掘削 SPK25040001 単第0 -0001 表 1 m3 当り
 土砂 オープンカット 押土無し 障害無し 5,000m3以上10,000m3未満 標準単価: 282.04000

機械構成比: 42.72% 労務構成比: 37.91% 材料構成比: 19.37% 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
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	42.72%		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
運転手(特殊)	37.91%		運転手(特殊)		RTPC00006 RTPT00006
軽油 パトロール給油, 2~4KL積載車給油	19.37%		軽油パトロール給油		TTPC00013 TTPT00013
積算単価			積算単価		EP001
A=1 土砂 C=2 押土無し E=4 5,000m3以上10,000m3未満			B=1 オープンカット D=1 障害無し		

施工単価表

頁0 -0049

床掘り SPK25040015 単第0 -0002 表 1 m3 当り
 土砂 標準 土留方式無し 障害無し 市場単価構成比: 0.00% 標準単価: 244.12000
 機械構成比: 22.47% 労務構成比: 53.87% 材料構成比: 23.66%

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
<賃>バックホウ(クローラ型) 山積0.8m3(平積0.6) 排1~3, 2011, 2014	22.47%		バックホウ クローラ型 山積0.8m3(平積0.6m3)		KTPC00018 KTPT00018
運転手(特殊)	53.87%		運転手(特殊)		RTPC00006 RTPPT00006
軽油 パトロール給油, 2~4KL積載車給油	23.66%		軽油パトロール給油		TTPC00013 TTPT00013
積算単価			積算単価		EP001
A=1 土砂 C=1 土留方式無し E=1 -(全ての費用)			B=1 標準 D=1 障害無し		

施工単価表

頁0 -0050

床掘り SPK25040015 単第0 -0003 表 1 m3 当り
 土砂 平均施工幅1m以上2m未満 土留方式無し 障害無し 市場単価構成比: 0.00% 標準単価: 290.57000
 機械構成比: 19.72% 労務構成比: 66.35% 材料構成比: 13.93%

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
<賃>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	19.72%		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
運転手(特殊)	66.35%		運転手(特殊)		RTPC00006 RTPPT00006
軽油 パトロール給油, 2~4KL積載車給油	13.93%		軽油パトロール給油		TTPC00013 TTPT00013
積算単価			積算単価		EP001
A=1 土砂 C=1 土留方式無し E=1 -(全ての費用)			B=2 平均施工幅1m以上2m未満 D=1 障害無し		

施工単価表

頁0 -0051

床掘り

SPK25040015

単第0 -0004 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% 材料構成比: 7.11% 市場単価構成比: 0.00%

標準単価: 2,247.4000

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
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 MTPT00083
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 -0052

埋戻し

SPK25040020

単第0 -0005 表

最大埋戻幅1m以上4m未満

1 m3 当り

機械構成比: 9.29% 労務構成比: 82.13% 材料構成比: 8.58% 市場単価構成比: 0.00%

標準単価: 2,025.1000

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
<賃>バックホウ(クローラ型) 山積0.8m3(平積0.6) 排1~3, 2011, 2014	7.79%		バックホウ クローラ型 山積0.8m3(平積0.6m3)		KTPC00018 KTPT00018
<賃>振動ローラ(ハンドガイド式) 質量0.5~0.6t	1.41%		振動ローラ(舗装用) [ハンドガイド式] 質量0.5~0.6t		KTPC00070 KTPT00070
<賃>タンパ(ランマ) 質量60~80kg	0.09%		タンパ及びランマ 質量60~80kg		KTPC00020 KTPT00020
普通作業員	40.17%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
特殊作業員	26.27%		特殊作業員		RTPC00001 RTPT00001
運転手(特殊)	15.69%		運転手(特殊)		RTPC00006 RTPT00006
軽油 バトロール給油, 2~4KL積載車給油	8.45%		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	0.13%		ガソリンレギュラースタンド		TTPC00014 TTPT00014
積算単価			積算単価		EP001

施工単価表

頁0 -0053

埋戻し

SPK25040020

単第0 -0005 表

最大埋戻幅1m以上4m未満

1

m3 当り

機械構成比: 9.29% 労務構成比:

82.13% 材料構成比: 8.58%

市場単価構成比: 0.00%

標準単価:

2,025.10000

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
A=3 最大埋戻幅1m以上4m未満			D=1 -(全ての費用)		

施工単価表

頁0 -0054

埋戻し

SPK25040020

単第0 -0006 表

最大埋戻幅1m未満

1

m3 当り

機械構成比: 8.95% 労務構成比:

87.50% 材料構成比: 3.55%

市場単価構成比: 0.00%

標準単価:

3,339.70000

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
バックホウ(クローラ型) 後方超小旋回・超低騒音・排2014 山積0.45/平積0.35m3	8.37%		バックホウ(クローラ型) 後方超小旋回・超低騒音・排2014 山積0.45/平積0.35m3		MTPC00159 MTPT00159
<賃>タンパ(ランマ) 質量60~80kg	0.58%		タンパ及びランマ 質量60~80kg		KTPC00020 KTPT00020
普通作業員	53.26%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
特殊作業員	25.42%		特殊作業員		RTPC00001 RTPT00001
運転手(特殊)	8.82%		運転手(特殊)		RTPC00006 RTPT00006
軽油 パトロール給油, 2~4KL積載車給油	2.72%		軽油パトロール給油		TTPC00013 TTPT00013
ガソリン, レギュラー スタンド渡し, スタンド給油	0.83%		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=4 最大埋戻幅1m未満			D=1 -(全ての費用)		

施工単価表

頁0 -0055

埋戻し

SPK25040020

単第0 -0006 表

最大埋戻幅1m未満

1

m3 当り

機械構成比: 8.95% 労務構成比: 87.50% 材料構成比: 3.55% 市場単価構成比: 0.00% 標準単価: 3,339.70000

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

施工単価表

頁0 -0056

埋戻し

SPK25040020

単第0 -0007 表

上記以外(小規模)

1

m3 当り

土砂
機械構成比: 8.87% 労務構成比: 87.15% 材料構成比: 3.98% 市場単価構成比: 0.00% 標準単価: 4,063.80000

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
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 パトロール給油, 2~4KL積載車給油	3.14%		軽油パトロール給油		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 D=1 上記以外(小規模) -(全ての費用)			B=1 土砂		

施工単価表

埋戻し
土砂

SPK25040020

単第0 -0007 表

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% 材料構成比: 3.98% 市場単価構成比: 0.00% 標準単価: 4,063.80000

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

施工単価表

路体(築堤)盛土
施工幅員2.5m未満

SPK25040004

単第0 -0008 表

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: 6,722.70000

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
<賃>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

頁0 -0059

土砂等運搬

SPK25040002

単第0 -0009 表

標準 土砂(岩塊・玉石混り土含む)

DID区間有り 距離3.0km以下(2.0km超)

1

m3 当り

機械構成比: 44.67% 労務構成比:

40.44%

材料構成比: 14.89%

市場単価構成比: 0.00%

標準単価:

758.59000

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
ダンプトラック[オンロード・ディーゼル] 10t積級 (タイヤ損耗費及び補修費(良好)を含む)	44.67%		ダンプトラック[オンロード・ディーゼル] 10t積級 (タイヤ損耗費及び補修費(良好)を含む)		MTPC00018T1 MTPT00018T1
運転手(一般)	40.44%		運転手(一般)		RTPC00007 RTPT00007
軽油 パトロール給油, 2~4KL積載車給油	14.89%		軽油パトロール給油		TTPC00013 TTPT00013
積算単価			積算単価		EP001
A=1 標準 C=1 土砂(岩塊・玉石混り土含む) E=9 距離3.0km以下(2.0km超)			B=1 バックホウ山積0.8m3(平積0.6m3) D=2 DID区間有り		

施工単価表

頁0 -0060

笠コンクリートブロック

SPK25040212

単第0 -0010 表

中詰Co型枠有り 18-8-40BB

中詰Co56m3以上65m3未満

1

m 当り

機械構成比: 9.05% 労務構成比:

39.95%

材料構成比: 51.00%

市場単価構成比: 0.00%

標準単価:

24,819.00000

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)	単価(東京地区)	備考
<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	7.02%		ラフテレーンクレーン [油圧伸縮ジブ型]25t吊		KTPC00014 KTPT00014
その他(機械)			その他(機械)		EK009
普通作業員	20.67%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
土木一般世話役	5.99%		土木一般世話役		RTPC00009 RTPT00009
特殊作業員	2.50%		特殊作業員		RTPC00001 RTPT00001
型わく工	1.81%		型わく工		RTPC00010 RTPT00010
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)	51.00%		生コンクリート 高炉 21-8-25(20) W/C 55%		TTPCD0010 TTPT00065
積算単価			積算単価		E9999

施工単価表

頁0 -0061

笠コンクリートブロック

SPK25040212

単第0 -0010 表

中詰Co型枠有り 18-8-40BB

中詰Co56m3以上65m3未満

1

m 当り

機械構成比: 9.05% 労務構成比:

39.95%

材料構成比:

51.00%

市場単価構成比:

0.00%

標準単価:

24,819.00000

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)	単価(東京地区)	備考
A=2 中詰Co型枠有り D=7 中詰Co56m3以上65m3未満 F=1 -(全ての費用)			B=2 18-8-40BB E=2 小型車割増有		

施工単価表

頁0 -0062

05 笠コンフレーム 材料費

V0301

単第0 -0011 表

1

式 当り

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
笠コンフレーム 600×700×2000 標準	79	本			
笠コンフレーム 600×700×1200	3	本			
笠コンフレーム 600×700×1200	2	本			
笠コンフレーム 600×700×1850	1	本			
笠コンフレーム 600×700×1700	1	本			
笠コンフレーム 600×700×1382	1	本			
笠コンフレーム 600×700×1632	1	本			
笠コンフレーム 600×700×1661	1	本			
笠コンフレーム 600×700×1310/1344	1	本			
笠コンフレーム 600×700×1239/1273	2	本			
笠コンフレーム 600×700×1371/1405	1	本			
笠コンフレーム 600×700×1316/1350	1	本			

施工単価表

鉄筋工 SD345 D13 SS000099 単第0 -0013 表 頁0 -0065
 一般構造物 [規]10t未満

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
加工・組立【手間のみ】 一般構造物	1.000	t			
異形棒鋼<JISG3112> SD345, D13 単位質量0.995kg/m	1.030	t			1*1.03
諸雑費	1	式			
*** 単位当たり ***	1	t			
A=1 - D=1 一般構造物 F=2 [規]10t未満 I=1 - K=1 -			B=5 SD345_D13 E=1 - H=1 - J=1 -		

施工単価表

コンクリート SPK25040157 単第0 -0014 表 頁0 -0066
 無筋・鉄筋構造物 24-12-25(20)BB コンクリートポンプ車打設
 機械構成比: 3.88% 労務構成比: 16.39% 材料構成比: 79.73% 市場単価構成比: 0.00% 標準単価: 27,663.00000

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)	単価(東京地区)	備考
コンクリートポンプ車 トラック架装・ブーム式 圧送能力90~110m3/h	3.85%		コンクリートポンプ車 トラック架装・ブーム式 圧送能力90~110m3/h		MTPC00050 MTPT00050
その他(機械)			その他(機械)		EK009
普通作業員	8.53%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
土木一般世話役	2.91%		土木一般世話役		RTPC00009 RTPT00009
特殊作業員	2.76%		特殊作業員		RTPC00001 RTPT00001
運転手(特殊)	1.75%		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24,スランプ12,粗骨材20(25) W/C(55%),種別(高炉)	78.96%		生コンクリート 高炉 24-12-25(20) W/C 55%		TTPC00343 TTPT00343
軽油 パトロール給油, 2~4KL積載車給油	0.77%		軽油パトロール給油		TTPC00013 TTPT00013

施工単価表

頁0 -0067

コンクリート

SPK25040157

単第0 -0014 表

無筋・鉄筋構造物 24-12-25 (20)BB

コンクリートポンプ車打設

1 m3 当り

機械構成比: 3.88% 労務構成比:

16.39%

材料構成比: 79.73%

市場単価構成比: 0.00%

標準単価:

27,663.00000

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)	単価 (東京地区)	備考
積算単価			積算単価		E9999
A=1 無筋・鉄筋構造物 C=1 24-12-25 (20)BB F=2 一般養生 J=2 小型車割増有			B=1 コンクリートポンプ車打設 E=1 設計日打設量10m3以上100m3未満 G=1 圧送管延長距離延長無し K=1 -(全ての費用)		

施工単価表

頁0 -0068

型枠

SPK25040159

単第0 -0015 表

一般型枠

鉄筋・無筋構造物

1 m2 当り

機械構成比: 0.00% 労務構成比:

100.00%

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)	単価 (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

機-16_発動発電機運転
ディーゼル45kVA

S9469

単第0 -0022 表

排出ガス対策型3次基準

1 日 当り

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
軽油 バトロール給油, 2~4KL積載車給油	137.00	L			
<貸>発動発電機(ディーゼル発電機) 定格容量45kVA 排出ガス対策型(第1, 2, 3次基準値)低騒音	1.10	供用日			
諸雑費	1	式			
*** 単位当たり ***	1	日			
A=8 C=1.1	ディーゼル45kVA 機械賃料数量(供用日/日)		B=137 D=4	燃料消費量(L/日) 排出ガス対策型3次基準	

施工単価表

重力式擁壁

SPK25040071

単第0 -0023 表

擁壁平均高さ1m超2m未満

基礎砕石無し 均しCo無し

1 m3 当り

機械構成比: 2.90% 労務構成比:

65.44%

材料構成比:

31.66%

市場単価構成比: 0.00%

標準単価: 65,630.00000

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)	単価(東京地区)	備考
バックホウ(クローラ型) 後方超小旋回・超低騒音・C機能・排2014 山積0.45/平積0.35m3, 吊能力2.9t	2.26%		バックホウ(クローラ型) 後方超小旋回・超低騒音・C機能・排2014 山積0.45/平積0.35m3, 吊能力2.9t		MTPC00160 MTPT00160
その他(機械)			その他(機械)		EK009
型わく工	18.34%		型わく工		RTPC00010 RTPT00010
普通作業員	15.48%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
土木一般世話役	13.22%		土木一般世話役		RTPC00009 RTPT00009
特殊作業員	2.58%		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)	31.29%		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	0.29%		軽油バトロール給油		TTPC00013 TTPT00013

施工単価表

頁0 -0077

重力式擁壁

SPK25040071

単第0 -0023 表

擁壁平均高さ1m超2m未満

基礎砕石無し 均しCo無し

1 m3 当り

機械構成比: 2.90%

労務構成比:

65.44%

材料構成比:

31.66%

市場単価構成比:

0.00%

標準単価:

65,630.00000

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)	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 擁壁平均高さ1m超2m未満 D=1 基礎砕石無し F=1 一般養生 H=2 小型車割増有			B=2 18-8-40BB E=1 均しCo無し G=1 圧送管延長距離無し		

施工単価表

頁0 -0078

18 コマ型コンクリート基礎工(6連型)

V1800

単第0 -0024 表

500型

10 m2 当り

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
土木一般世話役	0.1	人			
特殊作業員	0.1	人			
ブロック工	0.2	人			
普通作業員	0.2	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	0.1	日			
砕石投入	5.28	m3			単第0-0025 表
再生クラッシュラン 40~0mm	5.86	m3			
*** 合計 ***	10	m2			
*** 単位当たり ***	1	m2			

施工単価表

頁0 -0083

型枠 SPK25040159 単第0 -0028 表 1 m2 当り
 一般型枠 均しコンクリート 標準単価: 5,104.70000
 機械構成比: 0.00% 労務構成比: 100.00% 材料構成比: 0.00% 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
型わく工	58.78%		型わく工		RTPC00010 RTPT00010
普通作業員	19.90%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
土木一般世話役	6.07%		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=5 均しコンクリート		

施工単価表

頁0 -0084

モルタル練 SPK25040158 単第0 -0029 表 1 m3 当り
 高炉 均しコンクリート 標準単価: 102,720.00000
 機械構成比: 0.00% 労務構成比: 82.04% 材料構成比: 17.96% 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
普通作業員	54.42%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
土木一般世話役	27.46%		土木一般世話役		RTPC00009 RTPT00009
その他(労務)			その他(労務)		ER009
セメント(袋) 高炉B種 25kg/袋	12.48%		セメント 高炉B 25kg袋入		TTPC00063 TTPT00063
コンクリート用砂 細目(洗い) 安芸津単価	5.48%		砂 細目(洗い)		TTPC00066 TTPT00066
積算単価			積算単価		EP001
A=1 高炉			B=1 -(全ての費用)		

施工単価表

12 垂れ付き段鼻
100*100*8

V1200

単第0 -0030 表

頁0 -0085

1 m 当り

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
垂れ付き段鼻 100*100*8	1	m			
左官	0.025	人			
*** 単位当たり ***	1	m			

施工単価表

特殊ブロック舗装
設置

SPK25040294

単第0 -0031 表

頁0 -0086

ブロック規格 30cm×30cm
 機械構成比: 0.00% 労務構成比: 24.26% 材料構成比: 75.74% 市場単価構成比: 0.00% 標準単価: 10,884.00000
 1 m2 当り

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
普通作業員	7.23%		普通作業員		RTPC0002 RTPT00002
ブロック工	6.43%		ブロック工		RTPC00005 RTPT00005
土木一般世話役	3.70%		土木一般世話役		RTPC00009 RTPT00009
特殊作業員	1.30%		特殊作業員		RTPC00001 RTPT00001
その他(労務)			その他(労務)		ER009
洗出平板 30cm×30cm×6cm, 参考質量12kg	75.74%		特殊ブロック 洗出平板 30cm×30cm×6cm		TTPC00388 TTPT00388
積算単価			積算単価		EP001
A=1 設置			B=1 ブロック規格 30cm×30cm		

施工単価表

頁0 -0091

目地板

SPK25040118

単第0 -0034 表

1工事当り使用量30m2以上

樹脂発泡体(15倍発泡)t=20mm

1

m2 当り

機械構成比: 0.00% 労務構成比: 66.53%

材料構成比: 33.47%

市場単価構成比: 0.00%

標準単価:

3,946.40000

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
普通作業員	48.92%		普通作業員		RTPC0002 RTPT00002
土木一般世話役	17.28%		土木一般世話役		RTPC00009 RTPT00009
その他(労務)			その他(労務)		ER009
樹脂発泡体(15倍発泡) t=20mm	33.47%		瀝青繊維質目地板 厚さ10mm		TTPCD0151 TTPT00199
積算単価			積算単価		EP001
A=2 1工事当り使用量30m2以上			B=7 樹脂発泡体(15倍発泡)t=20mm		

施工単価表

頁0 -0092

止水板

SPK25040119

単第0 -0035 表

幅CF200×厚さ5mm(塩ビ製)

1

m 当り

機械構成比: 0.00% 労務構成比: 55.88%

材料構成比: 44.12%

市場単価構成比: 0.00%

標準単価:

2,958.60000

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
普通作業員	41.22%		普通作業員		RTPC0002 RTPT00002
土木一般世話役	14.66%		土木一般世話役		RTPC00009 RTPT00009
止水板-塩ビ製- CF(センターバルブ形フラット) 幅200mm, 厚5mm	44.12%		塩ビ製止水板 CF 幅200×厚さ5mm		TTPC00198 TTPT00198
積算単価			積算単価		EP001
A=1 幅CF200×厚さ5mm(塩ビ製)					

施工単価表

溶接金網設置工

V0001

単第0 -0038 表

頁0 -0095

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
普通作業員	2	人			
溶接金網<JISG3551> 線径6.0, 網目150×150mm 単位質量3.11kg/m ²	120	m ²			
*** 合計 ***	100	m ²			
*** 単位当たり ***	1	m ²			

施工単価表

プレキャスト擁壁設置

SPK25040077

単第0 -0039 表

頁0 -0096

基礎砕石有り 均しCo有り 擁壁(各種) 標準単価: 1 m 当り 30,500.00000
 機械構成比: 2.32% 労務構成比: 28.28% 材料構成比: 69.40% 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
<賃>バックホウ(クローラ型クレーン機能付) 山積0.8m ³ (平積0.6)吊能力2.9t 排1~3, 2011, 2014	1.13%		バックホウ [クローラ型クレーン付] 排ガス型(第2次)山積0.8m ³ 吊2.9t		KTPC00006 KTPT00006
その他(機械)			その他(機械)		EK009
普通作業員	5.04%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
土木一般世話役	3.07%		土木一般世話役		RTPC00009 RTPT00009
運転手(特殊)	2.87%		運転手(特殊)		RTPC00006 RTPT00006
特殊作業員	2.81%		特殊作業員		RTPC00001 RTPT00001
その他(労務)			その他(労務)		ER009
0円計上(材料別途)	67.58%		コンクリート擁壁(中地震対応型) 宅認(q=10kN/m ²)1000型(L=2.0m)		F000000001 TTPT00043
軽油 パトロール給油, 2~4KL積載車給油	0.89%		軽油パトロール給油		TTPC00013 TTPT00013

施工単価表

頁0 -0097

プレキャスト擁壁設置
基礎砕石有り 均しCo有り
機械構成比: 2.32%

SPK25040077

単第0 -0039 表

擁壁(各種)

材料構成比: 69.40%

市場単価構成比: 0.00%

標準単価: 1

m 当り
30,500.00000

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)	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		EP001
A=1 C=1 E=1 プレキャスト擁壁高さ0.5m以上 均しCo有り 【F】擁壁(個(製品長2m))	28.28%	1.0m以下	B=1 D=21 基礎砕石有り 擁壁(各種)		

施工単価表

頁0 -0098

06 GベースB,C種 材料費

V0402

単第0 -0040 表

式 当り

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
GベースB,C種 700x1500x2000	77	本			
GベースB,C種 700x1500x1000	2	本			
GベースB,C種 700x1500x1500 端部右	4	本			
GベースB,C種 700x1500x1500 端部左	8	本			
GベースB,C種 700x1500カット品	11	本			
GベースB,C種 700x1800x2000	1	本			
GベースB,C種 700x1800カット品	1	本			
*** 単位当たり ***	1	式			

施工単価表

頁0 -0109

基礎ブロック, 鋼管基礎

SPK25040254

単第0 -0051 表

基礎ブロック 金網柵

基礎砕石有り (t=10cm)

1

基 当り

機械構成比: 0.00% 労務構成比: 81.10%

材料構成比: 18.90%

市場単価構成比: 0.00%

標準単価: 4,284.20000

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
普通作業員	72.35%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
土木一般世話役	7.95%		土木一般世話役		RTPC00009 RTPT00009
その他(労務)			その他(労務)		ER009
フェンス用基礎ブロック 200×200×450mm 参考質量31kg	18.90%		基礎ブロック フェンス用ブロック 20×20×45 (cm)		TTPC00366 TTPT00366
積算単価			積算単価		EP001
A=1 基礎ブロック D=2 基礎砕石有り (t=10cm)			B=1 金網柵 E=1 -(全ての費用)		

施工単価表

頁0 -0110

金網・支柱(立入防止柵)

SPK25040255

単第0 -0052 表

基礎ブロック

支柱間隔2m

1

m 当り

機械構成比: 0.00% 労務構成比: 100.00%

材料構成比: 0.00%

市場単価構成比: 0.00%

標準単価: 3,487.90000

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
普通作業員	90.31%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
土木一般世話役	8.88%		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 基礎ブロック D=1 -(全ての費用)			C=2 支柱間隔2m		

施工単価表

頁0 -0111

基礎コンクリート
メッシュフェンス門扉基礎 W=1000, W=1200

V0010

単第0 -0053 表

1 箇所 当り

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
基礎砕石 砕石の厚さ7.5cmを超え12.5cm以下 RC-40	0.160	m2			単第0-0032 表
コンクリート 小型構造物 18-8-25(20)BB 人力打設	0.054	m3			単第0-0054 表
型枠 一般型枠 小型構造物	0.720	m2			単第0-0055 表
*** 単位当たり ***	1	箇所			

施工単価表

頁0 -0112

コンクリート
小型構造物 18-8-25(20)BB
機械構成比: 0.00% 労務構成比: 41.15%

SPK25040157

単第0 -0054 表

1 m3 当り
標準単価: 36,756.00000

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)	単価(東京地区)	備考
普通作業員	22.25%		普通作業員		RTPC0002 RTPT00002
土木一般世話役	9.19%		土木一般世話役		RTPC00009 RTPT00009
特殊作業員	7.69%		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)	58.85%		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=2 現場内小運搬無し 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 -0113

型枠 SPK25040159 単第0 -0055 表 1 m2 当り
 一般型枠 小型構造物 標準単価: 9,147.60000
 機械構成比: 0.00% 労務構成比: 100.00% 材料構成比: 0.00% 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
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 -0114

門扉 SPK25040259 単第0 -0056 表 1 基 当り
 片開き 門柱高2m以下 標準単価: 16,546.00000
 機械構成比: 0.00% 労務構成比: 100.00% 材料構成比: 0.00% 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
普通作業員	73.69%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
土木一般世話役	24.35%		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 片開き C=1 -(全ての費用)			B=1 門柱高2m以下		

施工単価表

頁0 -0115

コンクリート

SPK25040157

単第0 -0057 表

無筋・鉄筋構造物 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:

36.06%

材料構成比: 63.94%

市場単価構成比: 0.00%

標準単価:

34,148.00000

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)	単価(東京地区)	備考
普通作業員	21.19%		普通作業員		RTPC0002 RTPT00002
特殊作業員	6.54%		特殊作業員		RTPC00001 RTPT00001
土木一般世話役	5.90%		土木一般世話役		RTPC00009 RTPT00009
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)	63.94%		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=1 無筋・鉄筋構造物 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 -0116

コンクリート

SPK25040157

単第0 -0058 表

無筋・鉄筋構造物 24-12-25(20)BB

人力打設

1

m3 当り

機械構成比: 0.00% 労務構成比:

36.06%

材料構成比: 63.94%

市場単価構成比: 0.00%

標準単価:

34,148.00000

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)	単価(東京地区)	備考
普通作業員	21.19%		普通作業員		RTPC0002 RTPT00002
特殊作業員	6.54%		特殊作業員		RTPC00001 RTPT00001
土木一般世話役	5.90%		土木一般世話役		RTPC00009 RTPT00009
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24,スランプ12,粗骨材20(25) W/C(55%),種別(高炉)	63.94%		生コンクリート 高炉 24-12-25(20) W/C 55%		TTPC00343 TTPT00343
積算単価			積算単価		E9999
A=1 無筋・鉄筋構造物 C=1 24-12-25(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 -0117

下層路盤(車道・路肩部)

SPK25040235

単第0 -0059 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%

材料構成比: 75.95%

市場単価構成比: 0.00%

標準単価:

1,289.30000

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	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 -0118

下層路盤(車道・路肩部)

SPK25040235

単第0 -0059 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%

材料構成比: 75.95%

市場単価構成比: 0.00%

標準単価:

1,289.30000

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
再生クラッシュラン 40~0mm	74.21%		クラッシュラン 40~0mm [標準数量]全仕上り厚150mm		TTPC00008 TTPT00346
軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油	1.50%		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=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)					

施工単価表

頁0 -0119

上層路盤(車道・路肩部)

SPK25040237

単第0 -0060 表

RM-30

全仕上り厚120mm 1層施工

1

m2 当り

機械構成比: 11.57% 労務構成比:

37.08%

材料構成比: 51.35%

市場単価構成比: 0.00%

標準単価:

637.83000

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	7.99%		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)	1.00%		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	0.99%		<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)	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 -0120

上層路盤(車道・路肩部)

SPK25040237

単第0 -0060 表

RM-30

全仕上り厚120mm 1層施工

1

m2 当り

機械構成比: 11.57% 労務構成比:

37.08%

材料構成比: 51.35%

市場単価構成比: 0.00%

標準単価:

637.83000

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 パトロール給油, 2~4KL積載車給油	3.03%		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=5 RM-30 H=1 -(全ての費用)			E=120 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):120.000(mm)					

施工単価表

頁0 -0121

表層(車道・路肩部)

SPK25040244

単第0 -0061 表

平均幅員3.0m超

1層当り平均仕上厚30mm

1

m2 当り

機械構成比: 1.42% 労務構成比:

10.48%

材料構成比:

88.10%

市場単価構成比:

0.00%

標準単価:

1,667.90000

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
<賃>アスファルトフィニッシャ(ホイール型) 舗装幅2.3~6.0m 排出ガス対策型(第1,2次基準値)低騒音	0.95%		アスファルトフィニッシャ [ホイール型] 舗装幅2.3~6.0m		KTPC00060 KTPT00060
<賃>タイヤローラ 質量8~20t 排出ガス対策型(第1,2次基準値)低騒音	0.15%		タイヤローラ 質量8~20t		KTPC00007 KTPT00007
<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)	0.15%		ロードローラ [マカダム]質量10t~12t		KTPC00047 KTPT00047
その他(機械)			その他(機械)		EK009
普通作業員	3.97%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
運転手(特殊)	2.23%		運転手(特殊)		RTPC00006 RTPT00006
特殊作業員	2.20%		特殊作業員		RTPC00001 RTPT00001
土木一般世話役	0.79%		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 -0122

表層(車道・路肩部)

SPK25040244

単第0 -0061 表

平均幅員3.0m超

1層当り平均仕上厚30mm

1

m2 当り

機械構成比: 1.42% 労務構成比:

10.48%

材料構成比:

88.10%

市場単価構成比:

0.00%

標準単価:

1,667.90000

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
再生加熱アスファルト混合物 再生密粒度(13)	87.50%		密粒度As混合物(20) [標準数量]平均仕上り厚50mm		TTPC00024 TTPT00284
軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油	0.53%		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=4 平均幅員3.0m超 C=7 再生密粒度アスファルト混合物(13) G=1 - I=1 -(全ての費用)			B=30 1層当り平均仕上り厚(mm) E=5 瀝青材料無し H=1 -		
【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):30.000(mm)					

施工単価表

下層路盤(車道・路肩部)

SPK25040235

単第0 -0062 表

全仕上り厚150mm 1層施工

RC-40

1

m2 当り

機械構成比: 5.72% 労務構成比:

18.33%

材料構成比: 75.95%

市場単価構成比: 0.00%

標準単価:

1,289.30000

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	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

下層路盤(車道・路肩部)

SPK25040235

単第0 -0062 表

全仕上り厚150mm 1層施工

RC-40

1

m2 当り

機械構成比: 5.72% 労務構成比:

18.33%

材料構成比: 75.95%

市場単価構成比: 0.00%

標準単価:

1,289.30000

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
再生クラッシュラン 40~0mm	74.21%		クラッシュラン 40~0mm [標準数量]全仕上り厚150mm		TTPC00008 TTPT00346
軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油	1.50%		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=150 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):150.000(mm)					

施工単価表

頁0 -0131

歩車道境界ブロック
各種(600mm以下, 50kg未満)
機械構成比: 0.00%

SPK25040290
設置 基礎砕石無し
材料構成比: 34.79%

単第0 -0068 表

標準単価: 1 m 当り 4,837.30000

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
普通作業員	28.39%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
土木一般世話役	17.32%		土木一般世話役		RTPC00009 RTPT00009
特殊作業員	15.81%		特殊作業員		RTPC00001 RTPT00001
その他(労務)			その他(労務)		ER009
地先境界A 120×120×600	34.79%		歩車道境界ブロック A種 150/170×200×600		F0000000990 TTPT00219
積算単価			積算単価		E9999
A=1 設置 C=990 【F】ブロック(個) E=2 基礎砕石無し			B=13 各種(600mm以下, 50kg未満) D=167 100m当りの使用量(個) F=4 均し基礎コンクリート無し		
【ブロック各種単価計算根拠】 1,140(円) * 167.000(個/100m) / 100(m)					

施工単価表

頁0 -0132

自由勾配側溝
材料別途 1000≧重量

SDT00015

単第0 -0069 表

標準単価: 1 m 当り

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
昼間_自由勾配側溝【手問のみ】 L=2000_1000kg/個以下 時間的制約なし	1.000	m			
再生クラッシュラン 40~0mm	0.063	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)	0.061	m3			
レディーミクストコンクリート 小型車割増	0.061	m3			
諸雑費	1	式			
*** 単位当たり ***	1	m			
A=1 昼間施工 D=1 1000≧重量 F=1 -			B=51 材料別途 E=1 時間的制約なし G=2 RC-40		
I=0.525 基礎砕石の設計数量(m3/10m) L=0.58 基礎及び底部Coの設計数量(m3/10m)			J=1 18-8-40BB M=2 小型車割増有り		

施工単価表

砂基礎工(機械施工)

SG1D0019002

単第0 -0077 表

頁0 -0141

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
再生砂	1.300	m3			
砂基礎設置【手間のみ】 機械施工	1	m3			
*** 単位当たり ***	1	m3			
A=2 砂(各種) C=1.3 土量変化率を考慮した土量(m3/m3) F=1 -			B=3 【F】砂(m3) D=2 [規]10m3未満		

施工単価表

重力式擁壁

SPK25040071

単第0 -0078 表

頁0 -0142

擁壁平均高さ1m超2m未満

基礎砕石有り 均しCo有り

機械構成比: 3.15% 労務構成比:

71.07% 材料構成比: 25.78%

市場単価構成比: 0.00%

標準単価: 1 m3 当り 80,918.00000

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)	単価(東京地区)	備考
バックホウ(クローラ型) 後方超小旋回・超低騒音・C機能・排2014 山積0.45/平積0.35m3, 吊能力2.9t	1.83%		バックホウ(クローラ型) 後方超小旋回・超低騒音・C機能・排2014 山積0.45/平積0.35m3, 吊能力2.9t		MTPC00160 MTPT00160
その他(機械)			その他(機械)		EK009
型わく工	14.88%		型わく工		RTPC00010 RTPT00010
普通作業員	12.55%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
土木一般世話役	10.72%		土木一般世話役		RTPC00009 RTPT00009
特殊作業員	2.09%		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)	25.38%		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	0.23%		軽油バトロール給油		TTPC00013 TTPT00013

施工単価表

08 集水桝 5号(B)

V0607

単第0 -0085 表

頁0 -0151

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
プレキャスト集水桝 据付 基礎砕石有り 製品質量(kg/基)400kgを超え600kg以下	1	基			単第0-0086 表
コンクリート 無筋・鉄筋構造物 18-8-25(20)BB 人力打設	0.032	m3			単第0-0081 表
コンクリート 無筋・鉄筋構造物 18-8-25(20)BB 人力打設	0.05	m3			単第0-0081 表
型枠 一般型枠 均しコンクリート	0.284	m2			単第0-0028 表
集水桝 5号(B) 400*400*1200 ボルト固定細目	1	個			
*** 単位当たり ***	1	基			

施工単価表

プレキャスト集水桝

SPK25040096

単第0 -0086 表

頁0 -0152

据付 基礎砕石有り 製品質量(kg/基)400kgを超え600kg以下 1 基 当り
 機械構成比: 10.00% 労務構成比: 87.29% 材料構成比: 2.71% 市場単価構成比: 0.00% 標準単価: 7,536.1000

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0.28m3(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	8.07%		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)	30.73%		運転手(特殊)		RTPC00006 RTPT00006
普通作業員	23.59%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
土木一般世話役	12.34%		土木一般世話役		RTPC00009 RTPT00009
特殊作業員	3.75%		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	2.19%		軽油パトロール給油		TTPC00013 TTPT00013
その他(材料)			その他(材料)		EZ009

施工単価表

自由勾配側溝 2号

V7001

単第0 -0088 表

頁0 -0155

1 式 当り

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
自由勾配側溝 2号 300*300*2000	10	個			
自由勾配側溝 2号 300*300*1000	1	個			
自由勾配側溝 2号 300*300*1600	1	個			
自由勾配側溝 2号 300*300*1300	13	個			
自由勾配側溝 2号 300*300*1100	1	個			
自由勾配側溝 2号 300*400*2000	26	個			
自由勾配側溝 2号 300*400*1000	1	個			
自由勾配側溝 2号 300*400*1800	2	個			
自由勾配側溝 2号 300*400*1700	1	個			
自由勾配側溝 2号 300*400*1600	1	個			
自由勾配側溝 2号 300*400*1500	1	個			
自由勾配側溝 2号 300*400*1300	4	個			

施工単価表

自由勾配側溝 2号

V7001

単第0 -0088 表

頁0 -0156

1 式 当り

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
自由勾配側溝 2号 300*400*1200	1	個			
自由勾配側溝蓋 2号 L=2000 細目グレーチング	10	枚			
自由勾配側溝蓋 2号 L=1000 細目グレーチング	1	枚			
自由勾配側溝蓋 2号 L=1800 細目グレーチング	2	枚			
自由勾配側溝蓋 2号 L=1700 細目グレーチング	1	枚			
自由勾配側溝蓋 2号 L=1600 細目グレーチング	2	枚			
自由勾配側溝蓋 2号 L=1500 細目グレーチング	1	枚			
自由勾配側溝蓋 2号 L=1300 細目グレーチング	17	枚			
自由勾配側溝蓋 2号 L=1200 細目グレーチング	1	枚			
*** 単位当たり ***	1	式			

施工単価表

08 集水桝 3号

V0604

単第0 -0089 表

頁0 -0157

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
プレキャスト集水桝 据付 基礎砕石無し 製品質量(kg/基)200kgを超え400kg以下	1	基			単第0-0090 表
コンクリート 無筋・鉄筋構造物 18-8-25(20)BB 人力打設	0.013	m3			単第0-0081 表
コンクリート 無筋・鉄筋構造物 18-8-25(20)BB 人力打設	0.036	m3			単第0-0081 表
型枠 一般型枠 均しコンクリート	0.24	m2			単第0-0028 表
コンクリート 無筋・鉄筋構造物 18-8-25(20)BB 人力打設	0.049	m3			単第0-0081 表
型枠 一般型枠 均しコンクリート	0.280	m2			単第0-0028 表
集水桝 1,2号(A),3号 300*300*600 ボルト固定細目	1	基			
*** 単位当たり ***	1	基			

施工単価表

プレキャスト集水桝

SPK25040096

単第0 -0090 表

頁0 -0158

据付 基礎砕石無し 製品質量(kg/基)200kgを超え400kg以下

機械構成比: 12.15%

労務構成比:

84.55%

材料構成比: 3.30%

市場単価構成比: 0.00%

標準単価:

5,305.80000

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
<賃>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	11.47%		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)	43.62%		運転手(特殊)		RTPC00006 RTPT00006
普通作業員	19.14%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
土木一般世話役	11.68%		土木一般世話役		RTPC00009 RTPT00009
特殊作業員	5.33%		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	3.12%		軽油パトロール給油		TTPC00013 TTPT00013
その他(材料)			その他(材料)		EZ009

施工単価表

プレキャスト集水桝

SPK25040096

単第0 -0090 表

据付 基礎碎石無し

製品質量(kg/基) 200kgを超え400kg以下

1

基 当り

機械構成比: 12.15%

労務構成比:

84.55%

材料構成比:

3.30%

市場単価構成比:

0.00%

標準単価:

5,305.80000

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
積算単価			積算単価		EP001
A=1 据付 C=2 基礎碎石無し			B=3 製品質量(kg/基) 200kgを超え400kg以下 D=1 -(全ての費用)		

施工単価表

08 集水桝 4号

V0605

単第0 -0091 表

1

基 当り

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
プレキャスト集水桝 据付 基礎碎石無し 製品質量(kg/基) 1600kgを超え2200kg以下	1	基			単第0-0092 表
コンクリート 無筋・鉄筋構造物 18-8-25(20)BB 人力打設	0.135	m3			単第0-0081 表
コンクリート 無筋・鉄筋構造物 18-8-25(20)BB 人力打設	0.196	m3			単第0-0081 表
型枠 一般型枠 均しコンクリート	0.560	m2			単第0-0028 表
コンクリート 無筋・鉄筋構造物 18-8-25(20)BB 人力打設	0.225	m3			単第0-0081 表
型枠 一般型枠 均しコンクリート	0.6	m2			単第0-0028 表
集水桝 4号 1000*1000*1135 ボルト固定細目	1	基			
*** 単位当たり ***	1	基			

施工単価表

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
昼間_蓋版【手間のみ】 コンクリート・鋼製_40を超え170kg/枚以下 時間的制約なし	1.000	枚			
自由勾配側溝_ふた2枚掛製品 車道用ふた500用(600×125×500) 参考質量83kg	1.000	枚			
諸雑費	1	式			
*** 単位当たり ***	1	枚			
A=1 昼間施工 C=25 500[600×125×500] G=1 -			B=5 自由勾配側溝ふた F=1 時間的制約なし		

施工単価表

現場打ち集水桝・街渠桝(本体)		SPK25040104		単第0 -0104 表		1 箇所 当り	
18-8-40BB		1.44m3を超え1.52m3以下				標準単価: 197,980.00000	
機械構成比:	1.01%	労務構成比:	82.39%	材料構成比:	16.60%	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		
<賃>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	0.90%		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		
<賃>バックホウ(クローラ型) 山積0.8m3(平積0.6) 排1~3, 2011, 2014	0.06%		バックホウ クローラ型 山積0.8m3(平積0.6m3)		KTPC00018 KTPT00018		
その他(機械)			その他(機械)		EK009		
型わく工	33.56%		型わく工		RTPC00010 RTPT00010		
普通作業員	21.09%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002		
土木一般世話役	8.87%		土木一般世話役		RTPC00009 RTPT00009		
特殊作業員	2.94%		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)	15.79%		生コンクリート 高炉 18-8-25(20) W/C 60%		TTPCD0010 TTPT00003		

施工単価表

14 集水桝 下流側

V1202

単第0 -0106 表

500*1000*1000 ボルト固定細目

1 基 当り

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
プレキャスト集水桝 据付 基礎砕石有り 製品質量(kg/基)800kgを超え1200kg以下	1	基			単第0-0107 表
コンクリート 小型構造物 18-8-25(20)BB バックホウ(クレーン機能付)打設	0.1	m3			単第0-0067 表
コンクリート 小型構造物 18-8-25(20)BB バックホウ(クレーン機能付)打設	0.05	m3			単第0-0067 表
型枠 一般型枠 均しコンクリート	0.21	m2			単第0-0028 表
流入固定堰 AS桝500×1000×1000 ボルト固定細目	1	個			
*** 単位当たり ***	1	基			

施工単価表

プレキャスト集水桝

SPK25040096

単第0 -0107 表

据付 基礎砕石有り

製品質量(kg/基)800kgを超え1200kg以下

1 基 当り

機械構成比: 7.98% 労務構成比:

89.85% 材料構成比: 2.17% 市場単価構成比: 0.00%

標準単価: 11,817.00000

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)	単価(東京地区)	備考
<賃>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	6.44%		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
普通作業員	30.13%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
運転手(特殊)	24.45%		運転手(特殊)		RTPC00006 RTPT00006
土木一般世話役	13.11%		土木一般世話役		RTPC00009 RTPT00009
特殊作業員	4.78%		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	1.75%		軽油パトロール給油		TTPC00013 TTPT00013
その他(材料)			その他(材料)		EZ009

施工単価表

頁0 -0183

プレキャスト集水桝

SPK25040096

単第0 -0107 表

据付 基礎碎石有り

製品質量(kg/基)800kgを超え1200kg以下

1

基 当り

機械構成比: 7.98%

労務構成比:

89.85%

材料構成比:

2.17%

市場単価構成比:

0.00%

標準単価:

11,817.00000

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)	単価(東京地区)	備考
積算単価			積算単価		EP001
A=1 据付 C=1 基礎碎石有り			B=6 製品質量(kg/基)800kgを超え1200kg以下 D=1 -(全ての費用)		

施工単価表

頁0 -0184

ボックスカルバート

SPK25040092

単第0 -0108 表

据付 0<B≤1.25_0<H≤1.25

ボックスカルバート(各種)

1

m 当り

機械構成比: 6.02%

労務構成比:

20.77%

材料構成比:

73.21%

市場単価構成比:

0.00%

標準単価:

64,826.00000

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)	単価(東京地区)	備考
<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	2.69%		ラフテレーンクレーン [油圧伸縮ジブ型]25t吊		KTPC00014 KTPT00014
その他(機械)			その他(機械)		EK009
普通作業員	4.70%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
土木一般世話役	2.39%		土木一般世話役		RTPC00009 RTPT00009
特殊作業員	2.18%		特殊作業員		RTPC00001 RTPT00001
その他(労務)			その他(労務)		ER009
0円計上(材料別途)	73.21%		ボックスカルバート RC B600×H600×L2000 T-25 土被り0.2~3.0m		F0000000001 TTPT00158
積算単価			積算単価		EP001
A=1 据付 C=1 0<B≤1.25_0<H≤1.25 E=1 【F】RCボックスカルバート(個) G=1 PC鋼材による縦締め無し			B=3 製品長2.0m/個 D=45 ボックスカルバート(各種) F=1 基礎碎石+均しコンクリート H=1 -(全ての費用)		

施工単価表

頁0 -0185

ボックスカルバート

SPK25040092

単第0 -0108 表

据付 0<B≤1.25_0<H≤1.25

ボックスカルバート(各種)

1 m 当り

機械構成比: 6.02% 労務構成比: 20.77%

材料構成比: 73.21%

市場単価構成比: 0.00%

標準単価: 64,826.00000

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)	単価(東京地区)	備考

施工単価表

頁0 -0186

コンクリート

SPK25040157

単第0 -0109 表

無筋・鉄筋構造物 18-8-40BB

人力打設

1 m3 当り

機械構成比: 0.00% 労務構成比: 36.06%

材料構成比: 63.94%

市場単価構成比: 0.00%

標準単価: 34,148.00000

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)	単価(東京地区)	備考
普通作業員	21.19%		普通作業員		RTPC0002 RTPT00002
特殊作業員	6.54%		特殊作業員		RTPC00001 RTPT00001
土木一般世話役	5.90%		土木一般世話役		RTPC00009 RTPT00009
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)	63.94%		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=1 無筋・鉄筋構造物 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=2 小型車割増有		

施工単価表

注入設備据付・解体工(車上)

SG1D0039004

単第0 -0110 表

頁0 -0187

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
土木一般世話役	2.0	人			
特殊作業員	2.6	人			
普通作業員	3.7	人			
機-01_トラック(クレーン装置付)運転 ベーストラック4~4.5t積_吊能力2.9t	14.5	時間			単第0-0111 表
トラック 普通型 4~4.5t積	3.000	日			2*1.5 供用日の割増率 α
諸雑費	1	式			
トラック損料(注入時)	2.000	日			単第0-0112 表
*** 単位当たり ***	1	現場			
A=9.794 総注入量(kL) C=9 1日当り施工本数(本)			B=0.816 1本当り注入量(kL/本) D=1.5 供用日の割増率 α		

施工単価表

機-01_トラック(クレーン装置付)運転
ベーストラック4~4.5t積_吊能力2.9t

S9056

単第0 -0111 表

頁0 -0188

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
運転手(特殊)	0.17	人			
軽油 パトロール給油, 2~4KL積載車給油	5.30	L			
トラック クレーン装置付 ベーストラック4~4.5t積吊能力2.9t	1	時間			
諸雑費	1	式			
*** 単位当たり ***	1	時間			
A=4 ベーストラック4~4.5t積_吊能力2.9t C=0 特殊運転手数量(人/h) 省略=自動計算			B=0 労務単価の夜間等割増率 D=0 燃料消費量(L/h) 標準=省略		

施工単価表

トラック損料(注入時)

SG1E0039001

単第0 -0112 表

頁0 -0189

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
トラック クレーン装置付 ベーストラック4〜4.5t積吊能力2.9t	1	日			
トラック 普通型 4〜4.5t積	1	日			
*** 単位当たり ***	1	日			

施工単価表

薬液注入工(二重管ストレーナ)
複相方式(2セット)

S0740

総削孔長=4.1m

発進

単第0 -0113 表

頁0 -0190

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
土木一般世話役	0.116	人			1*0.116
特殊作業員	0.348	人			3*0.116
普通作業員	0.232	人			2*0.116
溶液無機瞬結タイプ、中結タイプ	816.000	L			
ボーリングマシン 油圧式 5.5kW級	0.232	日			2*0.116
薬液注入施工機器 薬液注入ポンプ 吐出量5〜20L/min×2圧力9.8MPa	0.232	日			2*0.116
諸雑費	22	%			#09
*** 単位当たり ***	1	本			
A=3 複相方式(2セット) C=4.1 砂質土の削孔長(m) E=816 1本当たり注入量(Qs)(L/本)			B=0 礫質土の削孔長(m) D=0 粘性土の削孔長(m) F=20.7 削孔時間(T2)(分)		
G=1 土被り長(L2)(m) I=1 総注入量:500kl以下			H=2 【F】注入材料(L) J=1 -		

施工単価表

管削進工

V1700

単第0 -0114 表

頁0 -0191

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
さや管削進工 φ550	9.300	m			単第0-0115 表
残土運搬工 (特殊強力吸引車運転工) 3.5 t積	2.200	m3			単第0-0122 表
滑剤注入工	9.300	m			単第0-0123 表
塩ビ管挿入工 φ400	9.300	m			単第0-0126 表
中詰注入工	1.040	m3			単第0-0127 表
*** 単位当たり ***	1	式			
A=9.3 さや管削進工 C=9.3 滑剤注入工 E=1.04 中詰注入工			B=2.2 残土運搬工 D=9.3 塩ビ管挿入工		

施工単価表

さや管削進工

V1701

単第0 -0115 表

頁0 -0192

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
土木一般世話役	1	人			
特殊作業員	2	人			
普通作業員	1	人			
機-16_発動発電機(ディーゼル発電機)運転 定格容量60kVA	1	日			単第0-0116 表
機-18_トラック運転 021_クレーン装置付 ベーストラック4t級 吊能力2.9t	1	日			単第0-0117 表
機械器具損料 (削進工)	1	日			単第0-0118 表
1m当り		m			日進量
*** 単位当たり ***	1	m			

施工単価表

塩ビ管挿入工
φ400

V1707

単第0 -0126 表

頁0 -0203

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
土木一般世話役	1	人			
特殊作業員	1	人			
普通作業員	2	人			
機-18_トラック運転 021_クレーン装置付 ベーストラック4t級 吊能力2.9t	1	日			単第0-0117 表
1m当り		m			挿入日進量
*** 単位当たり ***	1	m			

施工単価表

中詰注入工

V1708

単第0 -0127 表

頁0 -0204

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
土木一般世話役	0.5	人			
特殊作業員	0.5	人			
普通作業員	1	人			
注入材	1	m3			単第0-0128 表
機-16_発動発電機(ディーゼル発電機)運転 定格容量60kVA	0.5	日			単第0-0116 表
グラウトポンプ 37~100L/min	0.5	日			
グラウトミキサ 200L×2層	0.5	日			
グラウトホース φ38mm×20m	0.5	日			
*** 単位当たり ***	1	m3			

施工単価表

注入材

V1709

単第0 -0128 表

頁0 -0205

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
セメント(バラ) 普通ポルトランド	0.5	t			
ベントナイト	0.1	t			
水	0.8	m3			
*** 単位当たり ***	1	m3			

施工単価表

機械据付工

V1710

単第0 -0129 表

頁0 -0206

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
土木一般世話役	1.5	人			
特殊作業員	1.5	人			
溶接工	2	人			
普通作業員	3	人			
被覆アーク溶接棒 高張力鋼用(JISZ3211)E4916 棒径5.0mm	2.5	kg			
酸素 圧縮, 純度99.6%以上 ボンベ	2	m3			
溶解アセチレン	0.5	kg			
機-16_発動発電機(ディーゼル発電機)運転 定格容量60kVA	1	日			単第0-0116 表
機-18_トラック運転 021_クレーン装置付 ベーストラック4t級 吊能力2.9t	1	日			単第0-0117 表
機-12_電気溶接機運転 DE駆動・直流アーク式 300A 普通型	1	日			単第0-0130 表
*** 単位当たり ***	1	箇所			

施工単価表

殻運搬

SPK25040155

単第0 -0138 表

Co(無筋)構造物とりこわし

DID区間有り 運搬距離5.7km以下(3.3km超)

1

m3 当り

機械構成比: 40.77% 労務構成比:

44.82%

材料構成比: 14.41%

市場単価構成比: 0.00%

標準単価:

1,527.20000

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
ダンプトラック[オンロード・ディーゼル] 10t積級 (タイヤ損耗費及び補修費(良好)を含む)	40.77%		ダンプトラック[オンロード・ディーゼル] 10t積級 (タイヤ損耗費及び補修費(良好)を含む)		MTPC00018T1 MTPT00018T1
運転手(一般)	44.82%		運転手(一般)		RTPC00007 RTPT00007
軽油 パトロール給油, 2~4KL積載車給油	14.41%		軽油パトロール給油		TTPC00013 TTPT00013
積算単価			積算単価		EP001
A=1 Co(無筋)構造物とりこわし C=2 DID区間有り E=1 -(全ての費用)			B=1 機械積込 D=25 運搬距離5.7km以下(3.3km超)		

00_数量総括表

レベル2	レベル3(種別)	レベル4(細別)	数量区分		単位	合計	設計数量	数量計算書ページ	備考
▼河川土工									
	掘削工								
		掘削			m3	8303	8300	01_土工	
	床掘工								
		床掘	土砂	標準	m3	697.9	700	"	
			土砂	施工幅1m以上2m未満	m3	98.2	100	"	
			土砂	小規模	m3	23.1	20	"	
	埋戻し								
		埋戻し	埋戻幅1m以上4m未満		m3	46.1	50	"	
			埋戻幅1m未満		m3	291.2	290	"	
			小規模		m3	9.4	9	"	
	盛土工				m3	141	140	"	
	残土処理工								
		土砂等運搬	DID有 3.0km以下		m3	8580.3	8580	"	
		残土等処分	土砂投棄料		m3	8580.3	8580	"	
矢板護岸工									
	笠コンクリート工								
		プレキャスト笠コンクリート	笠コンクリートブロック	機労	m	179.5	180.0	05_笠コンブロック	
			03 笠コンフレーム 材料費		式	1.0	1	"	
矢板工									
	壁面パネル								
		壁面パネル設置工	02 壁面パネル設置工		m2	347.30	347	04_壁面パネル	
			鉄筋工		t	0.70	0.70	"	
			コンクリート	24-12-25(20)BB	m3	111.1	111	"	
			型枠		m2	64.6	65	"	
			フラットパネル(バットウォール)	500*500*40 購入品	枚	404	404	"	
			フラットパネル(滑面タイプ)	500*500*40 購入品	枚	411	411	"	
			フラットパネル 専用接続金物	購入品	m2	202.1	202	"	
			フラットパネル(滑面タイプ)	500*500*40 支給品	枚	598	598	"	
			フラットパネル 専用接続金物	支給品	m2	145.2	145	"	
仮設工									
	足場							"	

00_数量総括表

レベル2	レベル3(種別)	レベル4(細別)	数量区分		単位	合計	設計数量	数量計算書ページ	備考
		作業用足場	移動式足場		式	1.0	1	"	
	水替工								
		水替工	ポンプ設置・撤去		箇所	3	3		
			ポンプ運転		日	106	106		
			水槽		供用日	106	106		
擁壁護岸工									
	場所打擁壁工(構造物単位)								
		重力式擁壁(1号擁壁)	重力式擁壁	平均H=1~2m	m3	33.6	34	07_擁壁工	型枠、目地、水抜き
		コマ型コンクリート基礎工	18 コマ型コンクリート基礎工(6連型)	機労	m2	45	45	18_コマ型ブロック基礎	砕石含む。
			コマ型ブロック基礎(連結タイプ)	材料	基	30	30	"	1.5㎡*30基=45㎡
			18 コマ型コンクリート基礎工(単独型)	機労	m2	3	3	"	
			コマ型ブロック基礎(単独タイプ)	材料	基	13	13	"	0.25㎡*13基=3.25㎡
			コンクリート		m3	4.9	5	"	基礎コンクリート
			型枠		m2	5.1	5	"	基礎コンクリート型枠
			鉄筋	SD345	t	0.2	0.2	"	基礎鉄筋
	場所打擁壁工(1号管理用階段)								
		コンクリート	コンクリート		m3	21.0	21	12_管理用階段	
		型枠	型枠	鉄筋・無筋構造物	m2	26.10	26	"	
		段鼻部	据付モルタル		m3	0.02	0.02	"	
			垂れ付き段鼻	100*100*8	m	16.5	17	"	
		点字ブロック	点字ブロック		m2	0.6	0.6	"	300*300*60
		コマ型コンクリート基礎工	18 コマ型コンクリート基礎工(6連型)	機労	m2	66	66	18_コマ型ブロック基礎	砕石含む。
			コマ型ブロック基礎(連結タイプ)	材料	基	44	44	"	1.5㎡*44基=66㎡
			18 コマ型コンクリート基礎工(単独型)	機労	m2	3	3	"	
			コマ型ブロック基礎(単独タイプ)	材料	基	10	10	"	0.25㎡*10基=2.5㎡
			コンクリート		m3	7	7	"	基礎コンクリート
			型枠		m2	6	6	"	型枠
			鉄筋	SD345	t	0.3	0.30	"	基礎鉄筋
	場所打擁壁工(2号管理用階段)								
		コンクリート	コンクリート		m3	22.7	23	12_管理用階段	
		型枠	型枠	鉄筋・無筋構造物	m2	28.90	29	"	
		段鼻部	据付モルタル		m3	0.02	0.02	"	
			垂れ付き段鼻	100*100*8	m	15.4	15	"	
		点字ブロック	点字ブロック		m2	0.6	0.6	"	300*300*60

00_数量総括表

レベル2	レベル3(種別)	レベル4(細別)	数量区分		単位	合計	設計数量	数量計算書ページ	備考
		コマ型コンクリート基礎工	18 コマ型コンクリート基礎工(6連型)	機労	m2	14	14	18_コマ型ブロック基礎	砕石含む。
			コマ型ブロック基礎(連結タイプ)	材料	基	9	9	"	1.5㎡*9基=13.5㎡
			18 コマ型コンクリート基礎工(単独型)	機労	m2	1	1	"	
			コマ型ブロック基礎(単独タイプ)	材料	基	4	4	"	0.25㎡*4基=1㎡
			コンクリート		m3	1.5	2	"	基礎コンクリート
			型枠		m2	1	1	"	型枠
			鉄筋	SD345	t	0.05	0.05	"	基礎鉄筋
	場所打擁壁工(3号管理用階段)								
		コンクリート	コンクリート		m3	1.8	2	12_管理用階段	
		型枠	型枠	鉄筋・無筋構造物	m2	6.40	6	"	
		コンクリート	コンクリート		m3	0.15	0.2	"	
		型枠	型枠	均しコンクリート	m2	0.35	0.4	"	
		基礎砕石	RC-40		m2	3.0	3	"	
		段鼻部	据付モルタル		m3	0.004	0.004	"	
			垂れ付き段鼻	100*100*8	m	4.4	4	"	
		点字ブロック	点字ブロック		m2	0.8	0.8	"	300*300*60
調整地底張工									
	調整地底張工								
		均しコンクリート	コンクリート	t=100mm	m3	234.5	235	11_舗装工	
		底張コンクリート	コンクリート	t=200mm	m3	469.1	469	"	
			目地板	樹脂発泡体15倍 t=20mm	m2	79.8	80	"	
			止水板	CF200*5	m	469.1	469	"	
			シール材	機労	m	469.1	469	"	
			コーキング材	材料 変成シリコン系2成分形	ℓ	281	281	"	0.281m3→281ℓ
			止水材(外周)		式	1	1	"	外周287m
			溶接金網	6*150*150	m2	2345.6	2346	"	
			型枠工		m2	93.8	94	"	
付帯道路工									
	防護柵基礎工								
		プレキャストガードレール基礎	プレキャスト擁壁設置	平均H=0.5~1.0m 機労	m	192.1	192	06_プレキャストガードレール	砕石、基礎コン、モルタル込み
			06 GベースB.C種 材料費		式	1	1	"	
		現場打ガードレール基礎	鉄筋工	SD295 D13	t	0.03	0.03	10_防護柵	Coは別計上
				SD295 D16	t	0.01	0.01	"	
			箱抜き	機労	m	5.6	6	"	
			円形紙管	Φ175 材料費	本	2.0	2	"	12*0.4=4.8m 4m/本

00_数量総括表

レベル2	レベル3(種別)	レベル4(細別)	数量区分		単位	合計	設計数量	数量計算書ページ	備考
				Φ200 材料費	本	1.0	1	"	3*0.25=0.75m 4m/本
	路側防護柵工								
		ガードレール	防護柵設置工(Gr)土中	Gr-C-4E	m	6.4	6	10_防護柵	
			防護柵設置工(Gr)コンクリート	Gr-C-2B(A)	m	191.7	192	"	充填材込み
				Gr-C-2B(B)	m	23.4	23	"	
				Gr-C-2B-2 機労	m	4.9	5	"	"
				Gr-C-2B-2 材料費	m	4.9	5	"	"
	手摺	H850						"	
		傾斜路部	L=29.8m		式	1	1	"	
		1号階段部	L=7.2m		式	1	1	"	
		2号階段部	L=7.8m		式	1	1	"	
	転落防止柵工								
		メッシュフェンス基礎工	基礎ブロック		基	101.0	101	"	
		メッシュフェンス設置工	金網・支柱(立入防止柵)	支柱間隔2m	m	212.1	212	"	
			メッシュフェンス 材料費	H=1800 UN(A型)-50同等品	m	212.1	212	"	
		メッシュフェンス門扉基礎工	基礎コンクリート	W=1000, W=1200	箇所	4	4	"	
		メッシュフェンス門扉設置工	門扉	機労 片開き 2m以下	基	2	2	"	
				材料 片開き H=1800 W=1000	基	1	1	"	
				材料 片開き H=1800 W=1200	基	1	1	"	
								"	
	門扉工							"	
		門扉基礎工	基礎砕石		m2	24.4	24	"	16.12+8.32
			コンクリート	均しコン 無筋18	m3	1.2	1	"	0.81+0.42
				基礎コン 鉄筋24	m3	6.1	6	"	4.03+2.05
			型枠	均しコン	m2	2.1	2	"	1.37+0.77
				鉄筋	m2	12.4	12	"	7.98+4.38
			鉄筋金網	D10 250*250	t	0.081	0.08	"	0.054+0.027
		門扉設置工	片開き引き戸	機労 H=1800 W=6000	基	1.0	1	"	
				材料 H=1800 W=6000	基	1.0	1	"	レール含む
				機労 H=1800 W=3000	基	1.0	1	"	
				材料 H=1800 W=3000	基	1.0	1	"	レール含む
	アスファルト舗装工								
		下層路盤	下層路盤	RC-40 t=10cm	m2	843	840	11_舗装工	
		上層路盤	上層路盤	RM-30 t=12cm	m2	843	840	"	
		表層	表層	平均幅員3.0m超, t=3cm	m2	843	840	"	

00_数量総括表

レベル2	レベル3(種別)	レベル4(細別)	数量区分		単位	合計	設計数量	数量計算書ページ	備考
	コンクリート舗装工							"	
		下層路盤	下層路盤	RC-40 t=15cm	m2	92.8	93	"	管理用道路
		コンクリート舗装	コンクリート	t=150mm	m3	13.9	14	"	管理用道路
			目地板	樹脂発泡体15倍 t=10mm	m2	2.5	3	"	管理用道路
			シール材	機労	m	21	21	"	管理用道路
				材料 変成シリコン系2成分形	L	6	6	"	0.006m3→6ℓ
			溶接金網	6*150*150	m2	92.8	93	"	管理用道路
	張りコンクリート								
		張りコンクリート	基礎碎石 RC-40	基礎碎石t=100mm	m2	276.1	276	"	91.8+184.3
			コンクリート打設工	防草コン t=70mm	m2	276.1	276	"	目地材含む 6.43+12.9=19.3m3
			養生工	防草コン	m2	276.1	276	"	
			シール材	機労	m	34	34	"	
				材料 変成シリコン系2成分形	L	10	10	"	0.01m3→10ℓ
			溶接金網	6*150*150	m2	184.3	184	"	
	側溝工								
		L型側溝	基礎碎石	t=100mm	m2	8.3	8	09_側溝	
			コンクリート		m3	1.1	1	"	
			型枠		m2	3.8	4	"	
			地先境界ブロック		m	15	15	"	モルタル含む
		自由勾配側溝	1号	材料別途	m	312.2	312	"	均し、インバートCo含む
			1号		式	1	1	"	
		側溝蓋	蓋版	L500	枚	221	221	"	144+77=221
			グレーチング蓋	L=1000	枚	23	23	"	15+8=23
		暗渠排水管	ボックスカルバート用自在支管		箇所	5	5	"	
		既設水路接続工	硬質塩化ビニル管布設工	φ300	m	17.1	17	"	
			硬質塩化ビニル管布設工	φ250	m	6.2	6	"	
			掘削工		m3	16.5	20	"	12.82+3.68=16.5m3
			埋戻工		m3	5.5	10	"	4.40+1.07=5.47m3
			砂基礎		m3	9.3	9	"	7.06+2.26=9.32m3
		既設水路閉塞工	重力式擁壁	平均高さ1m超2m未満	m3	0.9	0.9	"	
	集水樹工								
		プレキャスト集水樹	08 集水樹 1号	300*300*600 ボルト固定細目	基	12	12	08_集水樹	
			08 集水樹 2号(A)	300*300*600 ボルト固定細目	基	4	4	"	
			08 集水樹 2号(B)	300*300*800 ボルト固定細目	基	3	3	"	
			08 集水樹 5号(A)	400*400*800 ボルト固定細目	基	1	1	"	
			08 集水樹 5号(B)	400*400*1200 ボルト固定細目	基	1	1	"	

00_数量総括表

レベル2	レベル3(種別)	レベル4(細別)	数量区分		単位	合計	設計数量	数量計算書ページ	備考
▼水路工(調整地内)									
	側溝工								
		自由勾配側溝	2号	材料別途	m	109.5	110	09_側溝	均し、インバートCo含む
			2号	材料	式	1	1	"	
	集水樹工								
		プレキャスト集水樹	08 集水樹 3号	300*300*600 ボルト固定細目	基	11	11	08_集水樹	
			08 集水樹 4号	1000*1000*1135 ボルト固定細目	基	1	1	"	
水路工(流入可動堰)									
	矩形マンホール工								
		コマ型コンクリート基礎工	コマ型コンクリート基礎工(6連型)	機労	m2	4.5	5	13_流入可動堰	砕石含む 1.5×3=4.5m2
			コマ型ブロック基礎(連結タイプ)	材料	基	3.0	3	"	
			コマ型コンクリート基礎工(単独型)	機労	m2	0.5	0.5	"	砕石含む 0.25×2=0.5m2
			コマ型ブロック基礎(単独タイプ)	材料	基	2.0	2	"	
			コンクリート		m3	0.6	0.6	"	
			型枠		m2	0.7	0.7	"	
			鉄筋	SD345	t	0.018	0.02	"	
		矩形マンホール設置	11 矩形マンホール設置工	機労	個	3.0	3	"	敷モルタル含む
			流入可動堰MH ボックスカルバート	1800*1500*680 T-25	個	1.0	1	"	
				1800*1500*1800 T-25	個	1.0	1	"	
				1800*1500*1640 T-25	個	1.0	1	"	
		簡易床版	11 簡易床版設置工	機労	個	1.0	1	"	
			流入可動堰MH 簡易床版	2100*1040*150 開口φ114	個	1.0	1	"	
			ゴム支承 Coヒンジ用緩衝ゴム	SBR軟質,単層 t=10	m2	0.6	0.6	"	
			蓋版	機労	個	1.0	1	"	
			流入可動堰MH グレーチング蓋	1787*625*44	個	1.0	1	"	
		嵩上げコンクリート	コンクリート		m3	0.09	0.09	"	
			型枠		m2	1.1	1	"	
			鉄筋工	SD345	t	0.002	0.002	"	製品付属のため削孔不要
		底張コンクリート	コンクリート		m3	0.6	0.6	"	
		裏込コンクリート	コンクリート		m3	0.9	0.9	"	
			型枠	鉄筋・無筋構造物	m2	0.9	0.9	"	
		防護コンクリート	コンクリート		m3	1.7	2	"	
			型枠	鉄筋・無筋構造物	m2	6.7	7	"	

00_数量総括表

レベル2	レベル3(種別)	レベル4(細別)	数量区分		単位	合計	設計数量	数量計算書ページ	備考
		階段コンクリート	コンクリート		m3	1.0	1	"	
			型枠	鉄筋・無筋構造物	m2	3.1	3	"	
	暗渠工								
		プレキャストボックス	ボックスカルバート	W1000*H1200	m	3.9	4.0	"	基礎碎石・Co,モルタル含む
			ボックスカルバート(材料)	W1000*H1200*L1309	個	3.0	3.0	"	
	昇降用設備工								
		昇降用設備設置	削孔取付工		個	12.0	12	"	手摺4+梯子8
			FRP梯子	W=300	m	2.0	2	"	
			昇降手摺	スカイグリップ同等品	組	1.0	1	"	
	構造物取壊し工								
		鋼材切断	ガス切断		箇所	1.0	1	"	4.2m
		スクラップ	鉄屑	ヘビー01	t	0.18	0.18	"	
水路工(流入固定堰)									
	場所打擁壁(構造物単位)								
		重力式擁壁	重力式擁壁	平均H=1~2m	m3	5.3	5	14_流入固定堰	碎石、型枠、目地、水抜き
	側溝工								
		自由勾配側溝	自由勾配側溝	500*1000*1000	m	1.0	1	"	均し、インバートCo含む
		側溝蓋	蓋版	500用	枚	1.0	1	"	
	集水樹工								
		現場打ち集水樹(流入固定堰)	現場打ち集水樹(本体)		箇所	1.0	1	"	1.49m3
			コンクリート	均しコン	m3	0.3	0.3	"	
			型枠		m2	0.3	0.3	"	
		蓋	蓋版	機労	枚	1.0	1	"	
			床用グレーチング 床板	1250*1400 IB H44*t5/3	m2	1.88	1.88	"	
		プレキャスト集水樹	14 集水樹 上流側	500*500*1000 ボルト固定細目	基	1.0	1	"	蓋、基礎、インバートCo、碎石含む
			14 集水樹 下流側	500*1000*1000 ボルト固定細目	基	1.0	1	"	"
	暗渠工(調整池流入渠)								
		プレキャストボックス	ボックスカルバート 手間のみ		m	2.0	2.0	"	基礎碎石・Co,モルタル含む
		プレキャストボックス	ボックスカルバート(材料)	W1000*H500*L940	個	2.0	2.0	"	
水路工(流出ゲート)									
	短形マンホール工								
		コマ型コンクリート基礎工	コマ型コンクリート基礎工(6連型)	機労	m2	4.5	5	15_流出ゲート	碎石含む 1.5×3=4.5m2
			コマ型ブロック基礎(連結タイプ)	材料	基	3.0	3	"	

00_数量総括表

レベル2	レベル3(種別)	レベル4(細別)	数量区分		単位	合計	設計数量	数量計算書ページ	備考
			コマ型コンクリート基礎工(単独型)	機労	m2	0.5	0.5	"	砕石含む 0.25×2=0.5m2
			コマ型ブロック基礎(単独タイプ)	材料	基	2.0	2	"	
			コンクリート		m3	0.57	0.6	"	
			型枠		m2	0.71	0.7	"	
			鉄筋	SD345	t	0.02	0.02	"	
		矩形マンホール設置	11 矩形マンホール設置工	機労	個	3	3	"	
			流入可動堰MH ボックスカルバート	1800*1500*680 T-25	個	1	1	"	
				1800*1500*1800 T-25	個	1	1	"	
				1800*1500*1640 T-25	個	1	1	"	
		簡易床版	簡易床版設置工	機労	個	1	1	"	
			流入可動堰MH 簡易床版	2100*1840*150	個	1	1	"	
			ゴム支承 Coヒンジ用緩衝ゴム	SBR軟質,単層 t=10	m2	0.6	0.6	"	
			蓋版	機労	個	1	1	"	
			流入可動堰MH グレーチング蓋	1787*625*44	個	1	1	"	
		嵩上げコンクリート	コンクリート		m3	0.09	0.09	"	
			型枠		m2	1.1	1	"	
			鉄筋工	SD345	t	0.002	0.002	"	
								"	
		底張コンクリート	コンクリート		m3	0.6	0.6	"	
		裏込コンクリート	コンクリート		m3	0.9	0.9	"	
			型枠	鉄筋・無筋構造物	m2	0.8	0.8	"	
		防護コンクリート	コンクリート		m3	2.5	3.0	"	
			型枠	鉄筋・無筋構造物	m2	7.4	7.0	"	
								"	
		階段コンクリート	コンクリート		m3	1.0	1.0	"	
			型枠	鉄筋・無筋構造物	m2	3.2	3.0	"	
	暗渠工								
		プレキャストボックス	ボックスカルバート	W1000*H1200	m	4.4	4.0	"	基礎砕石・Co.モルタル含む
			ボックスカルバート(材料)端部	W1000*H1200*L1463	個	3.0	3.0	"	
		鋼材切断	ガス切断		箇所	1.0	1	"	3.8m
		スクラップ	鉄屑	ヘビ-01	t	0.12	0.12	"	
連通管									
	補助地盤改良工								
		薬液注入	注入施設据付・解体工		現場	1.0	1.0	17 薬液注入工	
			薬液注入工(二重管ストレーナ)		本	6.0	6.0	"	
			薬液注入工(二重管ストレーナ)		本	6.0	6.0	"	

00_数量総括表

レベル2	レベル3(種別)	レベル4(細別)	数量区分		単位	合計	設計数量	数量計算書ページ	備考
	鋼製さや管ボーリング(一重ケーシング)推進工								
		管推進工	推進用鋼製さや管		m	9.3	9.3	16 鋼管推進工	
			メタルクラウン		個	1.0	1	"	
			薄肉管(VU)PE		本	3.0	3	"	
			スパーサー		個	5.0	5	"	
			受口接着カラー		個	2.0	2	"	
			管削進工		式	1.0	1	"	
			汚泥再生資源化施設受入費		m3	2.0	2	"	
		仮設備工	機械据付工		箇所	1.0	1	"	
			機械撤去工		箇所	1.0	1	"	
			鏡切り工		m	6.2	6	"	
			坑口止水工		箇所	1.0	1	"	
			滑剤・中詰注入設備工		箇所	1.0	1	"	
		発進部土工	掘削		m3	3.1	3	"	
			埋戻し		m3	3.1	3	"	
		基礎工	コンクリート		m3	1.5	2	"	
			型枠		m2	1.5	2	"	
			H形鋼		t	0.143	0.143	"	
		基礎撤去工	構造物取壊し(無筋構造物)	機械施工	m3	1.5	2	"	
			殻運搬		m3	1.5	2	"	
			再資源化施設受入費	CO殻	t	3.5	4	"	

(1) 土工集計表											
種別	掘削		床掘			埋戻			盛土	備考	
	摘要		標準	1m≦W<2m	小規模	区分C 1m≦W1<4m	区分D W1<1m	小規模	W<2.5m		
単位	(㎡)	(㎡)	(㎡)	(㎡)	(㎡)	(㎡)	(㎡)	(㎡)	(㎡)		
本体土工	矢板内掘削	7988.60									
	外周部	314.48									
作業土工	外周部_調整地側		517.16	9.56			236.12				
	流入固定堰		23.75			8.45					
	外周部_外周側			52.02	3.11		31.43	3.11			
	1号擁壁								85.97	作業土工はコマ型基礎で計上	
	2号擁壁								55.17	作業土工はコマ型基礎で計上	
	2号集水樹(A)			2.95			2.20				
	2号集水樹(B)			2.94			2.23				
	3号集水樹(B)			4.79			3.42				
	4号集水樹			2.29			1.14				
	5号集水樹(A)			1.19			0.85				
	5号集水樹(B)		5.45			4.95					
	2号U型側溝(A)			4.83			2.27				
	2号U型側溝(B)			17.64			8.89				
	取付管Vuφ200				3.53			0.79			
	接続工VUφ300				12.82			4.40			
	接続工VUφ250				3.68			1.07			
	流入可動堰		28.29			14.82					
	流出ゲート		26.55			17.84					
	コマ型基礎(1号階段部)		49.88				1.41				
	コマ型基礎(管理用スロープ部)		36.04				1.03				
	コマ型基礎(2号階段部)		10.74				0.25				
	合計	8303.08	697.86	98.21	23.14	46.06	291.24	9.37	141.14		
	総合計		9122.29			346.67			141.14		
	残土処分		9122.29-(346.67+141.14)/0.9								
			= 8580.28								

(3) 土工 数量計算		1				
種別	細別・規格	算出式	単位	数量		
■掘削						
矢板内掘削	掘削面積	A = CAD計測より	=	2708.000	㎡	
	平均掘削深	H =	=	2.950	m	
	掘削量	V = 2708×2.95	=	7988.60	㎡	
	平均地盤高					
	番号	地盤高				
	①	2.60				
	②	2.51				
	③	2.61				
	④	2.56				
	⑤	2.80				
	⑥	2.49				
	⑦	2.50				
	⑧	2.50				
	⑨	2.67				
	⑩	2.45				
	⑪	2.51				
	⑫	2.44				
	合計	30.64 /12	=	2.55	m	

矢板内掘削面積 A=2708㎡ ※CAD測定による

平均掘削深 ∇ GL=-2.55(平均)

調整地底高 ∇ +0.00~+0.20(平均+0.10)

掘削底面高 ∇ -0.40(平均)

番号	地盤高
①	2.60
②	2.51
③	2.61
④	2.56
⑤	2.80
⑥	2.49
⑦	2.50
⑧	2.50
⑨	2.67
⑩	2.45
⑪	2.51
⑫	2.44
合計	30.64 /12

土工計算書《掘削》 外周部										1	
測 点	距 離	掘削			立 積						備 考
		断 面	平 均	立 積							
		1.1									
6-1 BP	5.20	1.1	1.10	5.72							
6-1 NO.0	7.50	0.8	0.95	7.13							
6-1 NO.1	20.00	0.6	0.70	14.00							
6-1 NO.2	20.00	0.6	0.60	12.00							
	6.80	0.6	0.60	4.08							
流入固定堰		0.5									
同上	1.50	0.5	0.50	0.75							
同上		0.5									
同上	2.00	0.5	0.50	1.00							
同上		0.5									
同上	1.50	0.5	0.50	0.75							
		0.7									
6-1 NO.3	8.20	0.7	0.70	5.74							
	13.00	0.7	0.70	9.10							
		0.0									
4-2 BP	2.20	0.9	0.45	0.99							
4-2 NO.0+6.50	6.50	2.7	1.80	11.70							
4-2 NO.1	13.50	2.6	2.65	35.78							
4-2 NO.2	20.00	1.8	2.20	44.00							
4-2 NO.3	20.00	1.5	1.65	33.00							
4-2 NO.4	20.00	1.8	1.65	33.00							
4-2 NO.5	20.00	0.3	1.05	21.00							
	12.00	0.3	0.30	3.60							
		0.0									
4-4 BP	3.00	1.9	0.95	2.85							
4-4 NO.1	20.00	0.8	1.35	27.00							

土工計算書《掘削》 外周部										2	
測 点	距 離	掘削			立 積						備 考
		断 面	平 均	立 積							
	17.40	0.8	0.80	13.92							
3-2 BP		1.1									
3-2 NO.1	20.00	0.8	0.95	19.00							
	9.70	0.8	0.80	7.76							
3-2 EP	1.10	0.3	0.55	0.61							
合計				314.48							

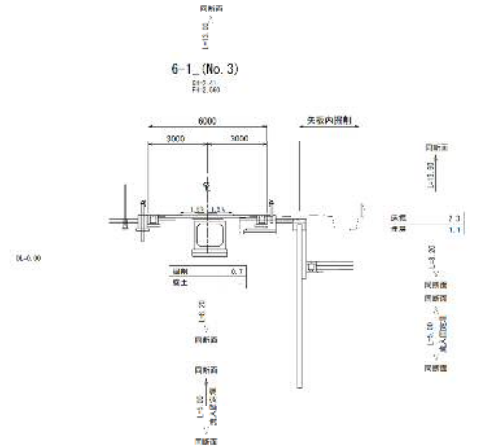
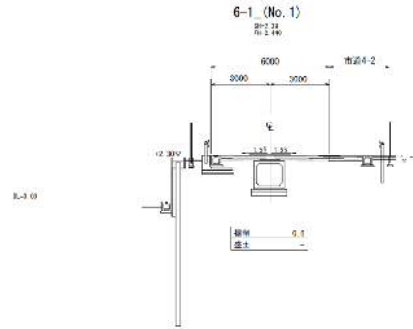
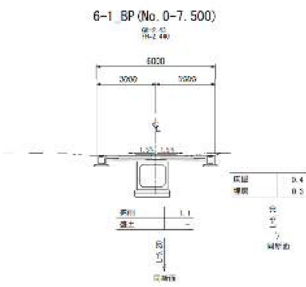
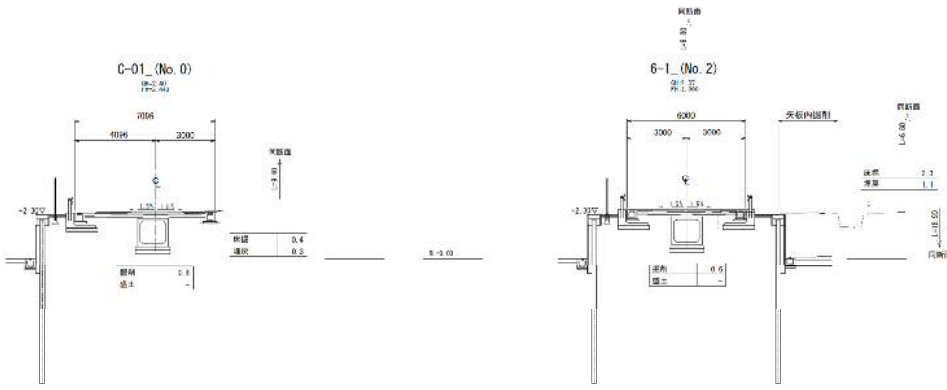
土工計算書《床掘・埋戻し》 調整地側															1
測 点	距 離	床掘_標準			床掘_1m≦W<2m			埋戻し_C			埋戻し_D			備 考	
		断 面	平 均	立 積	断 面	平 均	立 積	断 面	平 均	立 積	断 面	平 均	立 積		
					0.4						0.3				
6-1 BP	5.20				0.4	0.40	2.08				0.3	0.30	1.56		
6-1 NO.0	7.50				0.4	0.40	3.00				0.3	0.30	2.25		
	9.40				0.4	0.40	3.76				0.3	0.30	2.82		
		2.3									1.1				
6-1 NO.2	18.90	2.3	2.30	43.47							1.1	1.10	20.79		
	6.80	2.3	2.30	15.64							1.1	1.10	7.48		
		2.3									1.1				
6-1 NO.3	8.20	2.3	2.30	18.86							1.1	1.10	9.02		
	13.90	2.3	2.30	31.97							1.1	1.10	15.29		
		1.2									0.5				
4-2 NO.0+6.50	5.90	1.2	1.20	7.08							0.5	0.50	2.95		
	4.80	1.2	1.20	5.76							0.5	0.50	2.40		
		2.6									1.4				
4-2 NO.1	9.70	2.6	2.60	25.22							1.4	1.40	13.58		
	13.10	2.6	2.60	34.06							1.4	1.40	18.34		
		1.2									0.5				
4-2 NO.2	7.30	1.2	1.20	8.76							0.5	0.50	3.65		
	5.20	1.2	1.20	6.24							0.5	0.50	2.60		
		2.3									1.1				
4-2 NO.3	10.50	2.3	2.30	24.15							1.1	1.10	11.55		
4-2 NO.4	19.30	2.4	2.35	45.36							1.0	1.05	20.27		
4-2 NO.5	19.50	2.6	2.50	48.75							0.9	0.95	18.53		
	12.00	2.6	2.60	31.20							0.9	0.90	10.80		
4-4 BP		3.6									2.2				
4-4 NO.1	20.10	2.4	3.00	60.30							1.0	1.60	32.16		
	13.80	2.4	2.40	33.12							1.0	1.00	13.80		

土工計算書《床掘・埋戻し》 調整地側															2
測 点	距 離	床掘_標準			床掘_1m≦W<2m			埋戻し_C			埋戻し_D			備 考	
		断 面	平 均	立 積	断 面	平 均	立 積	断 面	平 均	立 積	断 面	平 均	立 積		
3-2 BP					0.4						0.3				
	1.80				0.4	0.40	0.72				0.3	0.30	0.54		
		2.7									0.9				
3-2 NO.1	18.20	2.7	2.70	49.14							0.9	0.90	16.38		
	10.40	2.7	2.70	28.08							0.9	0.90	9.36		
合計				517.16			9.56						236.12		

土工計算書《床掘・埋戻し》 調整地側（流入固定堰）														1
測 点	距 離	床掘_標準			埋戻し_C			断面	平均	立 積	断面	平均	立 積	備 考
		断 面	平 均	立 積	断 面	平 均	立 積							
流入固定堰		4.5			2.8									
同上	1.50	4.5	4.50	6.75	2.8	2.80	4.20							
同上		4.9			0.4									
同上	2.00	4.9	4.90	9.80	0.4	0.40	0.80							
同上		4.8			2.3									
同上	1.50	4.8	4.80	7.20	2.3	2.30	3.45							
合計				23.75			8.45							

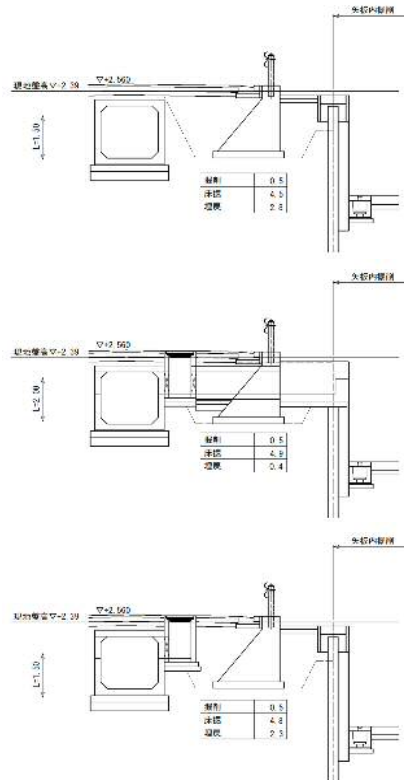
土工計算書《床掘・埋戻し》 外周側														1
測 点	距 離	床掘_1m≤W<2m			床掘_小規模			埋戻し_D			埋戻し_小規模			備 考
		断 面	平 均	立 積	断 面	平 均	立 積	断 面	平 均	立 積	断 面	平 均	立 積	
		0.7						0.4						
4-2 BP	3.90	0.7	0.70	2.73				0.4	0.40	1.56				
4-2 NO.0+6.50	6.70	0.7	0.70	4.69				0.4	0.40	2.68				
4-2 NO.1	12.60	0.7	0.70	8.82				0.5	0.45	5.67				
4-2 NO.2	19.70	0.7	0.70	13.79				0.4	0.45	8.87				
	10.10	0.7	0.70	7.07				0.4	0.40	4.04				
		0.4						0.2						
4-2 NO.3	15.10	0.4	0.40	6.04				0.2	0.20	3.02				
4-2 NO.4	21.40	0.4	0.40	8.56				0.3	0.25	5.35				
	0.80	0.4	0.40	0.32				0.3	0.30	0.24				
							0.1						0.1	
4-2 NO.5	19.00					0.1	0.10	1.90				0.1	0.10	1.90
	12.10					0.1	0.10	1.21				0.1	0.10	1.21
合計				52.02			3.11			31.43			3.11	

土工断面図① 市道6-1



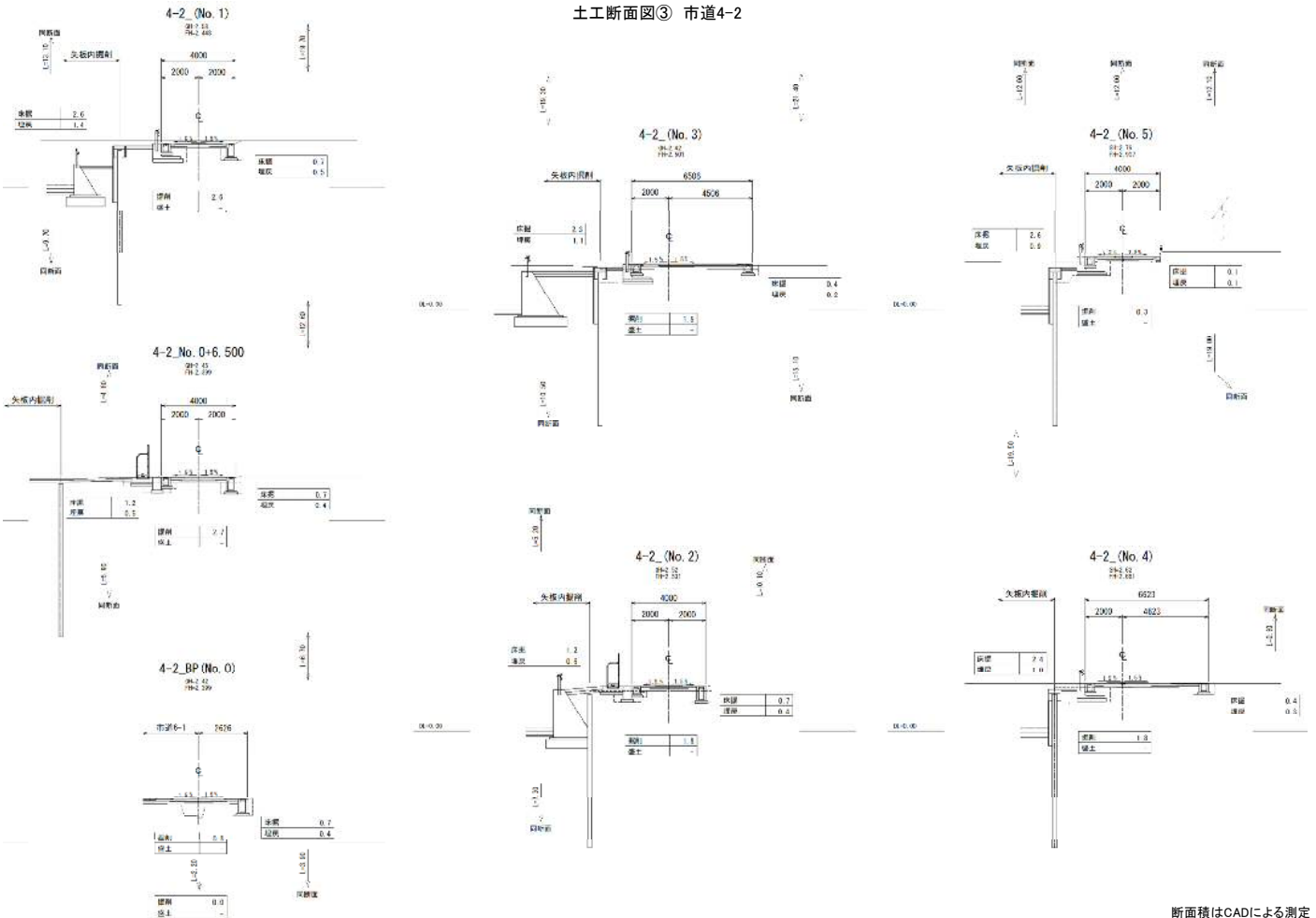
断面積はCADによる測定

土工断面図② 流入固定堰

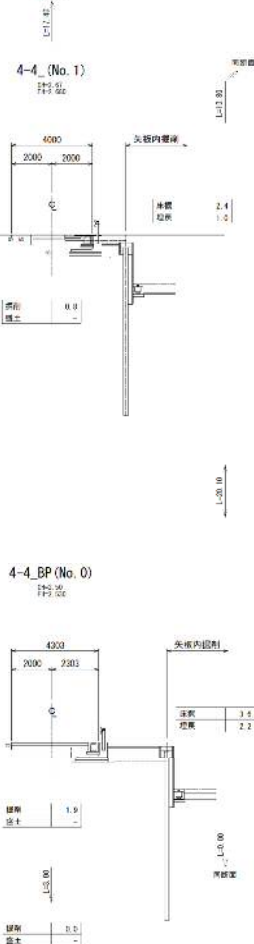


断面積はCADによる測定

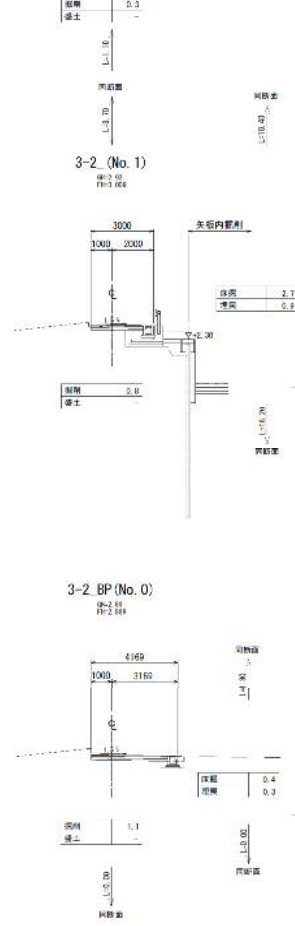
土工断面図③ 市道4-2



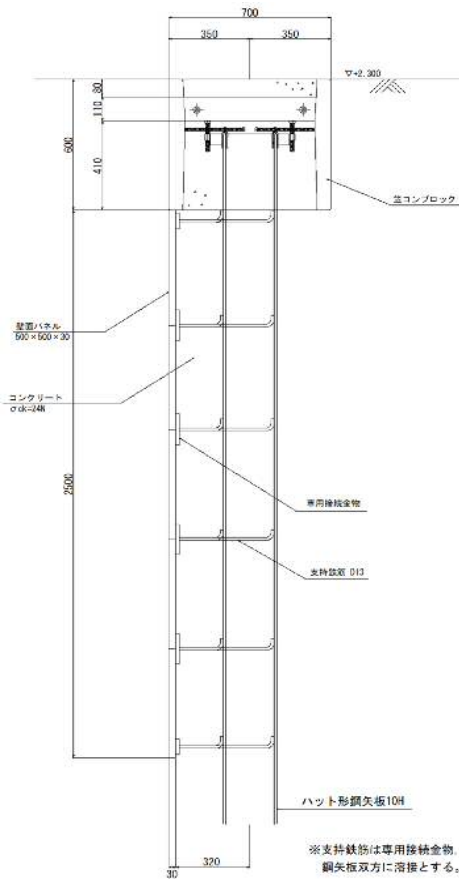
土工断面図④ 市道4-4



土工断面図⑤ 管理道3-2
3-2 EP · 4-2 EP



(4) 壁面パネル 数量計算



種別	細別・規格	算出式	単位	数量
壁面パネル設置				
A部設置面積		= 7.320	m ²	
B部設置面積		= 35.080	m ²	
C部設置面積		= 12.710	m ²	
D部設置面積		= 103.750	m ²	
E部設置面積		= 142.360	m ²	
F部設置面積		= 41.730	m ²	
G部設置面積		= 4.330	m ²	
合計		= 347.280	m ²	347.28
設置パネル数	化粧パネル	標準+切断		
A部パネル設置枚数		21+3	= 24	枚
B部パネル設置枚数		81+9	= 90	枚
C部パネル設置枚数		27+6	= 33	枚
D部パネル設置枚数		255+3	= 258	枚
E部パネル設置枚数		434+3	= 437	枚
F部パネル設置枚数		140+8	= 148	枚
G部パネル設置枚数		8+4	= 12	枚
合計			= 1002	枚 1002
設置パネル数	滑面パネル	標準+切断		
A部パネル設置枚数		7+1	= 8	枚
B部パネル設置枚数		54+6	= 60	枚
C部パネル設置枚数		18+4	= 22	枚
D部パネル設置枚数		158+2	= 160	枚
E部パネル設置枚数		131+0	= 131	枚
F部パネル設置枚数		22+0	= 22	枚
G部パネル設置枚数		8+0	= 8	枚
合計			= 411	枚 411
専用接続金物		780+1035+360+30+26	= 2231	個 2231

R7年度末時点在庫

矢視	パットウォール											
	パネル (化粧)				パネル (滑面)			専用接続金物				
	設置面積	標準	切断	合計	標準	切断	合計	標準4点	標準2点	標準1点	切断2点	切断1点
	m ²	枚	枚	枚	枚	枚	枚	個	個	個	個	個
	145.21	563	35	598	0	0	0	145	126	10	0	0

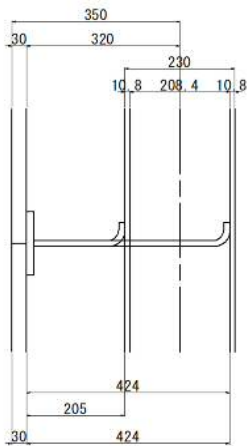
R8年度必要数

矢視	パットウォール											
	パネル (化粧)				パネル (滑面)			専用接続金物				
	設置面積	標準	切断	合計	標準	切断	合計	標準4点	標準2点	標準1点	切断2点	切断1点
	m ²	枚	枚	枚	枚	枚	枚	個	個	個	個	個
矢視A	7.32	21	3	24	7	1	8	18	21	6	3	2
矢視B	35.08	81	9	90	54	6	60	88	96	26	8	4
矢視C	12.71	27	6	33	18	4	22	32	32	8	8	4
矢視D	103.75	255	3	258	158	2	160	246	292	92	4	2
矢視E	142.36	434	3	437	131	0	131	308	437	159	0	4
矢視F	41.73	140	8	148	22	0	22	76	146	67	4	8
矢視G	4.33	8	4	12	8	0	8	12	11	2	3	2
合計	347.28	966	36	1002	398	13	411	780	1035	360	30	26

R8年度購入数 (必要数-在庫数)

矢視	パットウォール											
	パネル (化粧)				パネル (滑面)			専用接続金物				
	設置面積	標準	切断	合計	標準	切断	合計	標準4点	標準2点	標準1点	切断2点	切断1点
	m ²	枚	枚	枚	枚	枚	枚	個	個	個	個	個
	202.07	403	1	404	398	13	411	635	909	350	30	26

(4) 壁面パネル 数量計算

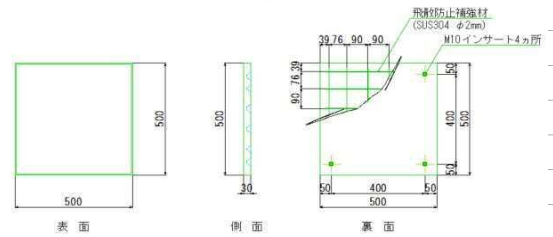


種別	細別・規格	算出式	単位	数量
型枠工	D部・E部・F部	$A = 5.50 + 20.22 + 38.84$	m ²	64.56
裏込めコンクリート	σ _{ck} =24N	$V = 1.00 \times 1.00 \times 0.32$	m ³ /m ²	0.320
	総量	$V = 347.28 \times 0.32$	m ³	111.13
支持鉄筋	SD395 D13	1本当り平均長 $L = (0.205 + 0.424) / 2$	m	0.315
		1本当り重量 $W = 0.315 \times 0.995 \text{kg/m}$	kg	0.313
		総重量 $W = 0.313 \times 2231$	kg	698.303
			t	0.70
鉄筋溶接		$L = 0.03 \times 2 \times 2231$	m	133.86

矢視	化粧パネル			裏面パネル			専用接続金物				
	標準	切断	合計	標準	切断	合計	標準4点	標準2点	標準1点	切取点	切取点
	m ²	枚	枚	枚	枚	枚	個	個	個	個	個
(A)	7.32	21	3	24	7	1	8	18	21	6	3
(B)	35.08	81	9	90	54	6	60	88	96	26	8
(C)	12.71	27	6	33	18	4	22	32	32	8	4
(D)	103.75	255	3	258	158	2	160	246	292	92	4
(E)	142.36	434	3	437	131	0	131	308	437	159	0
(F)	41.73	140	8	148	22	0	22	76	146	67	4
(G)	4.33	8	4	12	8	0	8	12	11	2	3
合計	411.84	966	36	1002	398	13	411	780	1035	360	26

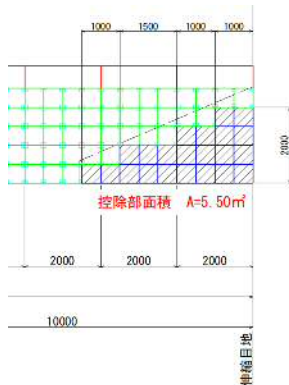
壁面パネル製品図(参考)

S=1:20

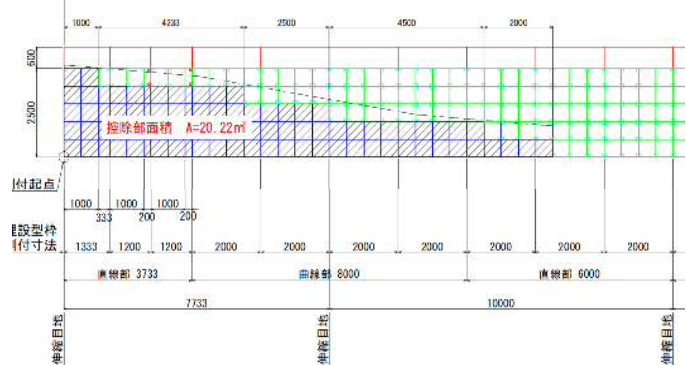


控除部面積(型枠工計上面積)

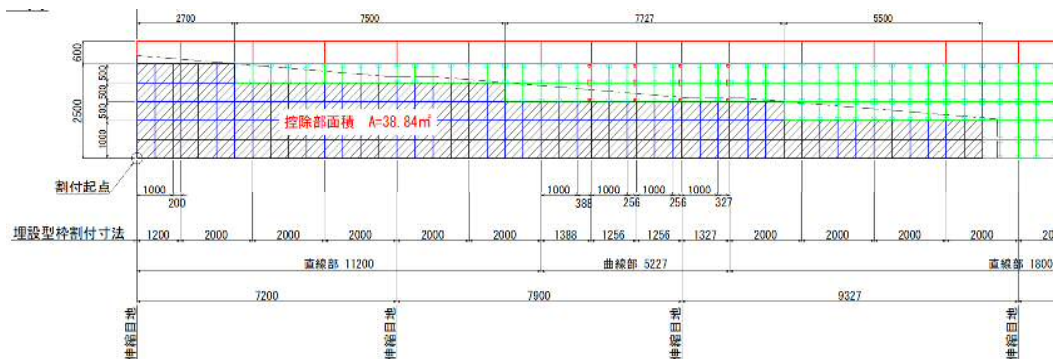
D部



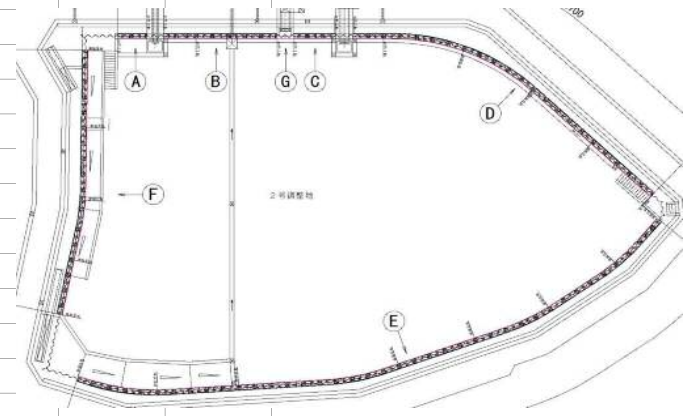
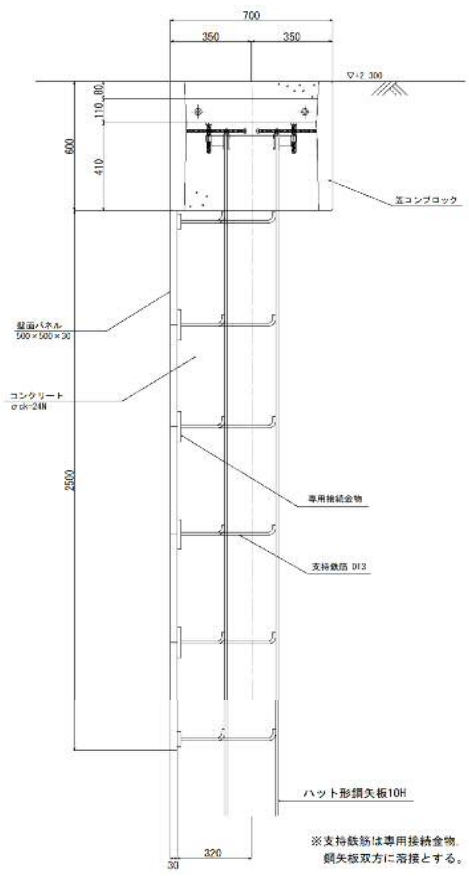
E部



F部



作業用足場		数量計算		1	
種別	細別・規格	算出式	単位	数量	
壁面パネル設置					
A部設置面積			m ²	7.32	
B部設置面積			m ²	35.08	
C部設置面積			m ²	12.71	
D部設置面積			m ²	103.75	
E部設置面積			m ²	142.36	
F部設置面積			m ²	41.73	
G部設置面積			m ²	4.33	
合計			m ²	347.28	
移動足場		パネル日当たり施工量：40m ² /日			
A, B, C, D, G部		$(7.32+35.08+12.71+103.75+4.33)/40=4.0 \rightarrow 4$ 日	日	4	
E部		$142.36/40=3.6 \rightarrow 4$ 日	日	4	
F部		$41.73/40=1.0 \rightarrow 1$ 日	日	1	
				計	9
納入・引取		3箇所×2	回	6	
搬入・搬出			回	9	



+1.437地点で地下水発生（前年度参考）

	規格	計算	数量	単位	日当り作業量	日数
矢板内掘削		{1.437-(-0.4)} × 2708 =	4974	m3	140	35.53
壁面パネル		足場工より引用				9
重力式擁壁			34	m3	4.5	7.6
コマ基礎	6連	45+66+14+5+5	135	m2	16.7	8.08
コマ基礎	単独	3+3+1+2+0.5	9.5	m2	3.6	2.64
コンクリート		基礎CO 5+21+23+2+2	53	m3	8	6.63
型枠		5+26+29+1+6	67	m2	38	1.76
目地		底張り	80	m2	9	8.89
コンクリート		底張り 均しコンクリート	235	m3	69	3.41
		底張りコンクリート	469	m3	69	6.80
型枠		底張り用	94	m2	38	2.47
ガードレール基礎			192	m	33	5.82
自由勾配側溝	2号(調整地内)	1000kg/個以下	108.2	m	27	4.01
短形MH設置	流入可動堰		3	個	1.1	2.73
ボックスカルバート			3.9	m	4.5	0.87

106.18

頁

1-132

1-152

1-182

1-183

1-182

1-182

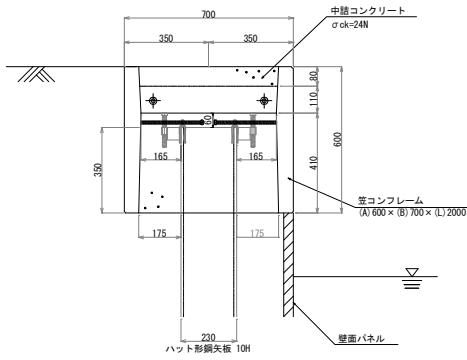
1-183

4-25

日進量算出	歩掛	計	m2/日
コマ基礎 6連	0.01	0.06	16.7
	0.02		
	0.01		
	0.02		
m2/日			
コマ基礎 単独	0.04	0.28	3.6
	0.08		
	0.16		
日当り			
自由勾配	VI-25		27m
1000kg/個以下			
蓋版	VI-25		200枚
40kg/枚以下			
個/日			
短形マンホール	0.24	0.89	1.1
	0.15		
	0.5		
m/日			
ボックスカルバート	0.12	0.22	4.5
	0.05		
	0.05		

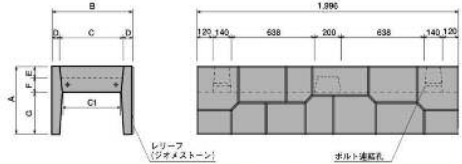
(5) 笠コンブロック 数量計算

1



種別	細別・規格	算出式	単位	数量
■設計延長				
笠コンブロック	2号調整地	$L = 34.427 + 78.146 + 3.611 + 13.982 + 5.232 + 44.114 = 179.512$	m	179.51
■材料計算				
笠コンブロック	10m当り			
中詰コンクリート	$\sigma_{ck}=18N$	$V = 10 \times 0.326 = 3.260$	m ³	
左下製品数量表参照				

■形状・寸法
●標準タイプ



製品数量表 (2号調整地)

製品番号	サイズ			規格	数量	参考質量	補注
	A	B	L				
笠コンフレーム	仕様無し						
	600	700	2000	標準	79本	480kg	
2-19, 2-57	×	1200	×	調整用	3本	290kg	
2-90							
2-58, 2-91	×	1200	×	調整用	2本	290kg	
2-81	×	1850	×	調整用	1本	380kg	
2-84	×	1700	×	調整用	1本	380kg	
2-82	×	1382	×	調整用	1本	330kg	
2-92	×	1632	×	調整用	1本	370kg	
2-94	×	1661	×	調整用	1本	380kg	
2-10	×	1310 1344	×	斜角	1本	310kg	
2-11	×	1239 1273	×	斜角	1本	300kg	
2-12	×	1239 1273	×	斜角	1本	300kg	
2-13	×	1371 1405	×	斜角	1本	330kg	
2-59	×	1316 1350	×	斜角	1本	320kg	
合計					94本		

サイズ	寸法仕様 (mm)							参考質量 (kg)	中詰めコンクリート量 (m ³ /本)	適用参考例													
	A	B	C	C1	D	E	F			G	U形鋼底板											ハット形鋼底板	
										A	I	A	W	I	A	W	I	A	W	L	10H	25H	
400	500	380	370	60	60	90	250	330	0.28	●													
400	550	430	420	60	60	90	250	340	0.32	●													
450	550	430	420	60	60	90	300	370	0.36	●													
500	600	480	460	60	80	110	310	430	0.44	●	●												
500	700	580	560	60	80	110	310	450	0.53	●	●	●											
600	700	580	560	60	80	110	410	520	0.65	●	●	●	●										
600	800	680	660	60	80	110	410	540	0.76	●	●	●	●	●									

※上記表は、仮設工における施工管理標準 (±100mm) に基づく適用参考例です。上記以外の適用についてはお問い合わせ下さい。
 ※質量は製品規格付きの質量を示しています。
m当り中詰めコンクリート量=0.65/1.996=0.326m³/m

(6) プレキャストガードレール基礎 数量計算		(10m当り)					1
種別	細別・規格	算出式		単位	数量		
プレキャストガードレール基礎							
700H×1500B×2000L	設置延長	L =	=	188.417	m	188.42	
700H×1800B×2000L	設置延長	L =	=	3.732	m	3.73	
	計		=	192.149	m	192.15	

数量表(2号調整地)

呼び名	数量	延長(m)	備考	製品番号
700×1500×2000-BC	77	154.000		68-79, 84-88, 94-107, 110-112, 115-119, 123-132, 135-147, 150-153, 156-160, 164-169
700×1500×1000-BC	2	2.000		83, 120
700×1500×1500-BC	4	6.000	端部用 右	67, 109, 114, 155
700×1500×1500-BC	8	12.000	端部用 左	89, 108, 113, 121, 133, 148, 154, 170
700×1500×1412-BC	1	1.412	短切	82
700×1500×1754-BC	1	1.754	"	90
700×1500×1200-BC	2	2.400	"	93, 161
700×1500×1400-BC	1	1.400	"	122
700×1500×1149-BC	1	1.149	"	134
700×1500×1329-BC	1	1.329	"	149
700×1500×1132/1284-BC	1	1.132	斜切	91
700×1500×1079/1231-BC	1	1.079	"	92
700×1500×1343/1151-BC	1	1.343	"	162
700×1500×1419/1227-BC	1	1.419	"	163
700×1800×2000-BC	1	2.000		80
700×1800×1732-BC	1	1.732	短切	81
合計	104	192.149		

(6) プレキャストガードレール基礎 数量計算		(10m当り)					2
種別	細別・規格	算出式		単位	数量		
700×1500×2000-B, C							
材料数量							
基礎コンクリート	σ ck=18N	V = 1.60×2.00×0.10	=	0.320	m ³	0.32	
同型枠		A = 2.00×2×0.10	=	0.400	m ²	0.40	
敷モルタル	t=20mm	V = 1.50×2.00×0.02	=	0.060	m ³	0.06	
砕石基礎	RC-40 t=10cm	A = 1.60×2.00	=	3.200	m ²	3.20	
700×1800×2000							
材料数量							
基礎コンクリート	σ ck=18N	V = 1.90×2.00×0.10	=	0.380	m ³	0.38	
同型枠		A = 2.00×2×0.10	=	0.400	m ²	0.40	
敷モルタル	t=20mm	V = 1.80×2.00×0.02	=	0.072	m ³	0.07	
砕石基礎	RC-40 t=10cm	A = 1.90×2.00	=	3.800	m ²	3.80	

標準材料表 10m当り

名称	規格	数量
基礎砕石	RC-40	16.000 m ² 1.600 m ³
基礎コンクリート	σ ck=18N/mm ²	1.600 m ³
基礎コンクリート型枠		2.000 m ²
敷モルタル	{ 1 : 3 }	0.300 m ³
Gベース 1型	GBT1-700×1500×2000-B, C	5 本

標準材料表 10m当り

名称	規格	数量
基礎砕石	RC-40	19.000 m ² 1.900 m ³
基礎コンクリート	σ ck=18N/mm ²	1.900 m ³
基礎コンクリート型枠		2.000 m ²
敷モルタル	{ 1 : 3 }	0.360 m ³
Gベース T型	GBT1-700×1800×2000-B, C	5 本

700×1500×2000-B, C

700×1800×2000-B, C

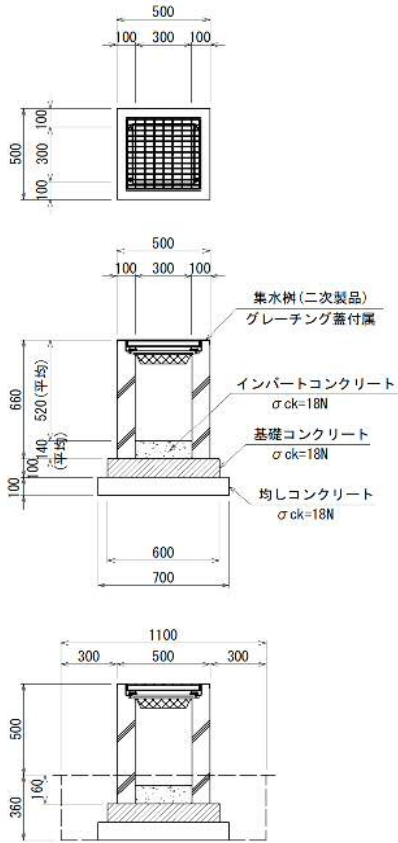
(7) 1号擁壁 数量計算		1				
種別	細別・規格	算出式			単位	数量
躯体の平均高の計算						
高さh	延長L	面積A	躯体上幅	躯体下幅		
0.500	0.000					
0.900	5.000	3.500				
2.250	7.900	12.443				
2.650	4.900	12.005				
2.830	5.700	15.618				
計	23.500	43.566				
平均高さ H=A/L=		1.854	0.400	1.512		
作業土工		※別途計上				

(7) 1号擁壁 数量計算		2				
種別	細別・規格	算出式			単位	数量
コンクリート	$\sigma_{ck}=18N/mm^2$	$V = (0.400+1.512)/2 \times 1.854 \times 23.50$			= 33.592 m ³	33.59
型枠	鉄筋・無筋 構造物	$A = (1+1.166) \times 1.854 \times 23.50$			= 94.370 m ²	94.37
水抜きパイプ	Vu φ 150	設置箇所数	$N = 1.354 \times 23.50 \div 7m^2$		= 4.546 箇所	5.00
伸縮目地工	目地材	$A1 = (2.540 \times 0.6 + 0.400 + 0.400) / 2 \times 2.540$			= 2.951 m ²	
		$A2 = (1.140 \times 0.6 + 0.400 + 0.400) / 2 \times 1.140$			= 0.846 m ²	
		$\Sigma A = 3.797$			m ²	3.80

(8) 2号集水樹 (A) 数量計算		2				
種別	細別・規格	算出式	単位	数量		
■設計数量				N =	= 4 基	4
■材料計算		1基当り				
	プレキャスト集水樹	196kg	N =	=	1 個	
	グレーチング蓋	14kg	N =	マス付属品	= 1 個	
	インバートコンクリート	無筋	V =	$0.300 \times 0.300 \times 0.110$	= 0.010 m ³	
	基礎コンクリート	無筋	V =	$0.600 \times 0.600 \times 0.100$	= 0.036 m ³	
	同上型枠		A =	$0.600 \times 4 \times 0.100$	= 0.240 m ²	
	砕石基礎	RC-40 t=10cm	A =	0.700×0.700	= 0.490 m ²	
■作業土工		全数量	※土工集計表へ			
	床掘		V =	$1.100 \times 1.100 \times 0.610 \times 4$	= 2.952 m ³	2.95
	埋戻し	控除前	V =		= 2.952 m ³	
		プレキャスト集水樹	-V =	$0.500 \times 0.500 \times 0.410 \times 4$	= -0.410 m ³	
		控除量(基礎砕石)	-V =	$0.700 \times 0.700 \times 0.100 \times 4$	= -0.196 m ³	
		控除量(基礎コンクリート)	-V =	$0.600 \times 0.600 \times 0.100 \times 4$	= -0.144 m ³	
			ΣV =	2.202 m ³		2.20

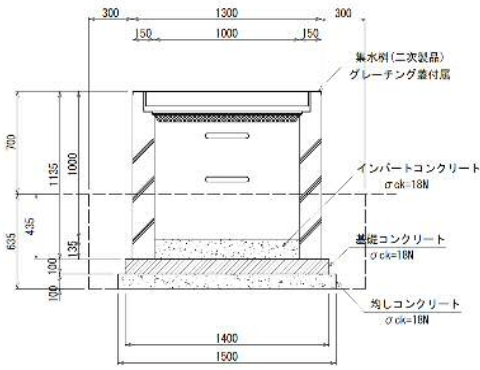
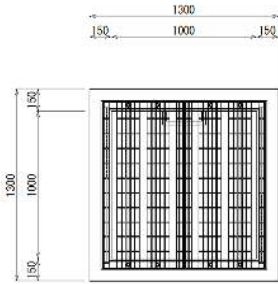
(8) 2号集水樹 (B) 数量計算		2				
種別	細別・規格	算出式	単位	数量		
■設計数量				N =	= 3 基	3
■材料計算		1基当り				
	プレキャスト集水樹	245kg	N =	=	1 個	
	グレーチング蓋	14kg	N =	マス付属品	= 1 個	
	インバートコンクリート	無筋	V =	$0.300 \times 0.300 \times 0.080$	= 0.007 m ³	
	基礎コンクリート	無筋	V =	$0.600 \times 0.600 \times 0.100$	= 0.036 m ³	
	同上型枠		A =	$0.600 \times 4 \times 0.100$	= 0.240 m ²	
	砕石基礎	RC-40 t=10cm	A =	0.700×0.700	= 0.490 m ²	
■作業土工		全数量	※土工集計表へ			
	床掘		V =	$1.100 \times 1.100 \times 0.810 \times 3$	= 2.940 m ³	2.94
	埋戻し	控除前	V =		= 2.940 m ³	
		プレキャスト集水樹	-V =	$0.500 \times 0.500 \times 0.610 \times 3$	= -0.458 m ³	
		控除量(基礎砕石)	-V =	$0.700 \times 0.700 \times 0.100 \times 3$	= -0.147 m ³	
		控除量(基礎コンクリート)	-V =	$0.600 \times 0.600 \times 0.100 \times 3$	= -0.108 m ³	
			ΣV =	2.227 m ³		2.23

(8) 3号集水樹(B) 数量計算



種別	細別・規格	算出式	単位	数量
■設計数量				
		N =	= 11 基	11
■材料計算				
1基当り				
プレキャスト集水樹	196kg	N =	= 1 個	
グレーチング蓋	14kg	N = マス付属品	= 1 個	
インパートコンクリート	無筋	V = 0.300 × 0.300 × 0.140	= 0.013 m ³	
基礎コンクリート	無筋	V = 0.60 × 0.60 × 0.100	= 0.036 m ³	
同上型枠		A = 0.600 × 4 × 0.100	= 0.240 m ²	
均しコンクリート	無筋	A = 0.700 × 0.700 × 0.100	= 0.049 m ²	
同上型枠		A = 0.700 × 4 × 0.100	= 0.280 m ²	
■作業土工				
全数量		※土工集計表へ		
床掘		V = 1.100 × 1.100 × 0.360 × 11	= 4.792 m ³	4.79
埋戻し	控除前	V =	= 4.792 m ³	
	プレキャスト集水樹	-V = 0.500 × 0.500 × 0.160 × 11	= -0.440 m ³	
	控除量(均しコンクリート)	-V = 0.700 × 0.700 × 0.100 × 11	= -0.539 m ³	
	控除量(基礎コンクリート)	-V = 0.600 × 0.600 × 0.100 × 11	= -0.396 m ³	
		ΣV =	3.417 m ³	3.42

(8) 4号集水樹 数量計算



種別	細別・規格	算出式	単位	数量
■設計数量				
		N =	=	1 基
■材料計算				
1基当り				
プレキャスト集水樹	1514kg	N =	=	1 個
グレーチング蓋	171kg	N = マス付属品	=	1 個
インバートコンクリート	無筋	V = 1.000 × 1.000 × 0.135	=	0.135 m ³
基礎コンクリート	無筋	V = 1.400 × 1.400 × 0.100	=	0.196 m ³
同上型枠		A = 1.400 × 4 × 0.100	=	0.560 m ²
均しコンクリート	無筋	A = 1.500 × 1.500 × 0.100	=	0.225 m ²
同上型枠		A = 1.500 × 4 × 0.100	=	0.600 m ²
■作業土工				
全数量		※土工集計表へ		
床掘		V = 1.900 × 1.900 × 0.635	=	2.292 m ³
埋戻し	控除前	V =	=	2.292 m ³
	プレキャスト集水樹	-V = 1.300 × 1.300 × 0.435	=	-0.735 m ³
	控除量(均しコンクリート)	-V = 1.500 × 1.500 × 0.100	=	-0.225 m ³
	控除量(基礎コンクリート)	-V = 1.400 × 1.400 × 0.100	=	-0.196 m ³
		ΣV =	=	1.136 m ³
				1.14

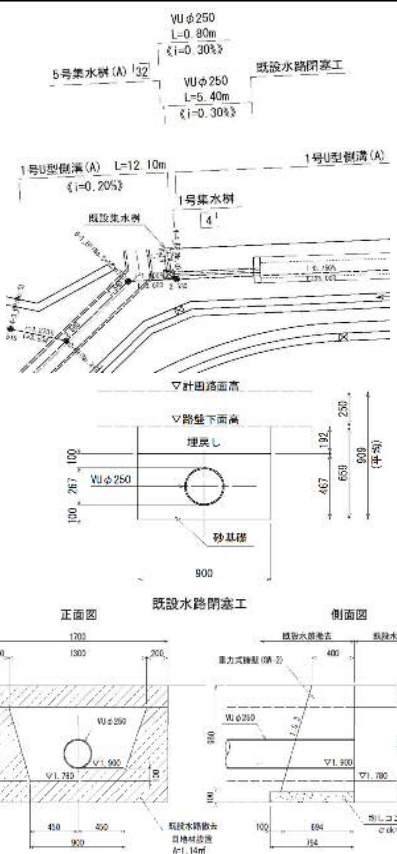
(8) 5号集水樹 (A) 数量計算		2				
種別	細別・規格	算出式	単位	数量		
■設計数量		N =	=	1 基	1	
■材料計算	1基当り					
	プレキャスト集水樹	312kg	N =	=	1 個	
	グレーチング蓋	24kg	N = マス付属品	=	1 個	
	インバートコンクリート	無筋	V = 0.400×0.400×0.069	=	0.011 m ³	
	基礎コンクリート	無筋	V = 0.710×0.710×0.100	=	0.050 m ³	
	同上型枠		A = 0.710×4×0.100	=	0.284 m ²	
	砕石基礎 RC-40	t=10cm	A = 0.810×0.810	=	0.656 m ²	
■作業土工	全数量	※土工集計表へ				
床掘		V = 1.210×1.210×0.815	=	1.193 m ³	1.19	
埋戻し	控除前	V =	=	1.193 m ³		
	プレキャスト集水樹	-V = 0.610×0.610×0.615	=	-0.229 m ³		
	控除量 (基礎砕石)	-V = 0.810×0.810×0.100	=	-0.066 m ³		
	控除量 (基礎コンクリート)	-V = 0.710×0.710×0.100	=	-0.050 m ³		
		ΣV =		0.848 m ³	0.85	

(8) 5号集水樹 (B) 数量計算		2				
種別	細別・規格	算出式	単位	数量		
■設計数量		N =	=	1 基	1	
■材料計算	1基当り					
	プレキャスト集水樹	445kg	N =	=	1 個	
	グレーチング蓋	24kg	N = マス付属品	=	1 個	
	インバートコンクリート	無筋	V = 0.400×0.400×0.201	=	0.032 m ³	
	基礎コンクリート	無筋	V = 0.710×0.710×0.100	=	0.050 m ³	
	同上型枠		A = 0.710×4×0.100	=	0.284 m ²	
	砕石基礎 RC-40	t=10cm	A = 0.810×0.810	=	0.656 m ²	
■作業土工	全数量	※土工集計表へ				
床掘		V = (1.610 ² +2.525 ²)/2×1.215	=	5.448 m ³	5.45	
埋戻し	控除前	V =	=	5.448 m ³		
	プレキャスト集水樹	-V = 0.610×0.610×1.015	=	-0.378 m ³		
	控除量 (基礎砕石)	-V = 0.810×0.810×0.100	=	-0.066 m ³		
	控除量 (基礎コンクリート)	-V = 0.710×0.710×0.100	=	-0.050 m ³		
		ΣV =		4.954 m ³	4.95	

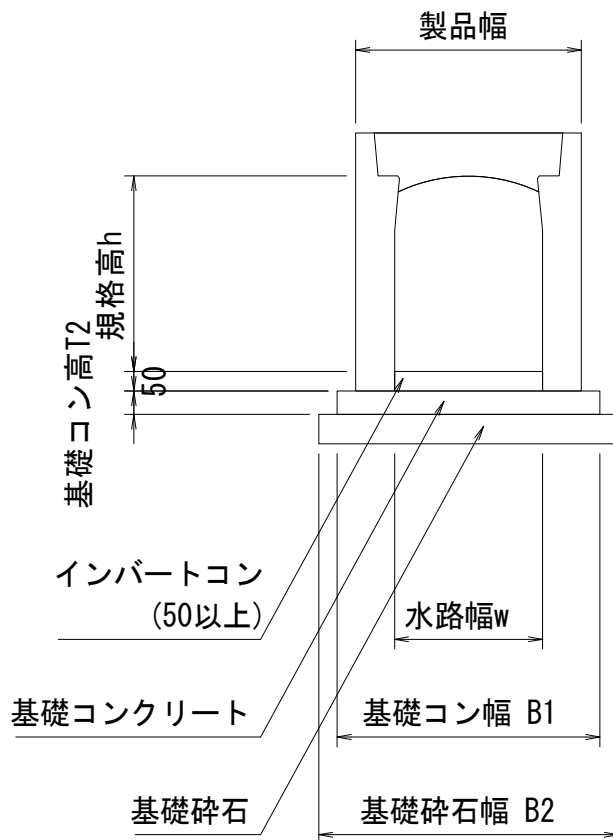
(9) 取付管VUφ200 数量計算		1			
種別	細別・規格	算出式	単位	数量	
■設計箇所	取付管	管径200mm	= 5.000	箇所	5
	可とう支管	管径200mm 取付管長3m未満 本管：コンクリート製			
■材料	防護コンクリート 1箇所当り				
	コンクリート	σck=18N	$V = (0.25 \times 0.55 \times 0.55) - (0.1 \times 0.1 \times \pi \times 0.25)$	= 0.068	m ³
	型枠		$A = 0.25 \times 0.55 \times 2$	= 0.275	m ²
■作業土工	土工延長				
	VU管①	L =	= 2.050	m	
	VU管②	L =	= 1.950	m	
	VU管③	L =	= 1.890	m	
	VU管④	L =	= 1.800	m	
	VU管⑤	L =	= 1.730	m	
	合計	L =	= 9.420	m	
	床掘	$V = 0.70 \times 0.536 \times 9.42$	= 3.534	m ³	3.53
	埋戻し	$V = 0.70 \times 0.12 \times 9.42$	= 0.791	m ³	0.79
	砂基礎	$V = (0.70 \times 0.416 - \pi/4 \times 0.216^2) \times 9.42$	= 2.398	m ³	2.40

(9) 取付管VUφ200 数量計算		1			
種別	細別・規格	算出式	単位	数量	

(9) 既設水路接続工VUφ250 数量計算		1			
種別	細別・規格	算出式	単位	数量	
■硬質塩化ビニル管布設工					
	呼び径250	$L = 0.80 + 5.40$	= 6.200	m	6.20
■作業土工					
掘削		$V = 0.90 \times 0.659 \times 6.2$	= 3.677	m ³	3.68
埋戻し		$V = 0.90 \times 0.192 \times 6.2$	= 1.071	m ³	1.07
砂基礎		$V = (0.90 \times 0.467 - \pi/4 \times 0.267^2) \times 6.2$	= 2.259	m ³	2.26
既設水路取壊し		※01_取壊し撤去にて計上			
■既設水路閉塞工					
重力式擁壁	GW-2				
	コンクリート	$V = (0.40 + 0.694) / 2 \times 0.98 \times 1.70$	= 0.911	m ³	0.91
	型枠	$A = 0.98 \times (1 + 1.044) \times 1.70$	= 3.405	m ²	3.41
	均しコンクリート	$V = 0.10 \times 0.794 \times 1.70$	= 0.135	m ³	0.14
	同上型枠	$A = 0.10 \times 2 \times 1.70$	= 0.340	m ²	0.34
	目地材設置	t=10mm	$A = ※CAD測定$	= 1.140	m ²



一般部



自由勾配側溝材料表 L=202.9m

1+2工区
202.9+109.3=312.2m

名称	規格	数量	1+2工区	単位	10m当り
インバートコンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	5.450	8.675	m ³	0.28
基礎コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	6.088	9.366	m ³	0.30
同上型枠	均し基礎型枠	20.293	31.22	m ²	1.00
基礎碎石	RC-40	142.050	218.54	m ²	7.00

自由勾配側溝数量表（総括）

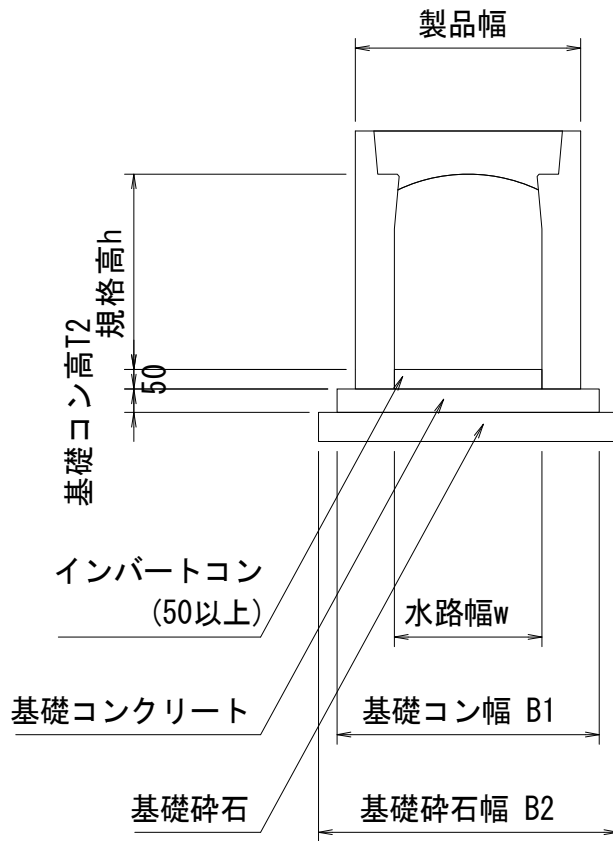
名称	規格	長さ	タイプ	数量	単位	数量表	延長L	
FV側溝	300×300	2000	標準	76	本	1	2000	
			標準	24	本	2		
				合計	100	本		
		1000	標準	13	本	1	1000	
			標準	2	本	2		
				合計	15	本		
		1000 ～ 1500	暗渠	14	本	1	1000 ～ 1500	
			暗渠	4	本	2		
				合計	18	本		
		500 ～ 1000	暗渠	13	本	1	500 ～ 1000	
			暗渠	4	本	2		
				合計	17	本		
	300×400	2000	標準	4	本	1	2000	
			合計	4	本			
		1000	標準	2	本	1	1000	
			合計	2	本			
		500～1000	暗渠	1	本	1	500～1000	
			合計	1	本			
		1000～1500	暗渠	2	本	1	1000～1500	
			合計	2	本			
300×600	2000	標準	21	本	1	2000		
		合計	21	本				
	1000	標準	1	本	1	1000		
		合計	1	本				
	1500～1000	暗渠	3	本	1	1500～1000		
		合計	3	本				
	1000～500	暗渠	7	本	1	1000～500		
		合計	7	本				
合計				191	本			
蓋版	300	500	車道	221	枚		144+77	
グレーチング		500	車道・T-25	78	枚		1+77	
		1000	車道・T-25	23	枚		15+8	

備考

※施工の伸びを、3mm見込んでいます。

※斜切製品は、斜切角度の緩い方から見て、L=左側/右側とします。

一般部



自由勾配側溝材料表 (1工区) L=202.9m

1+2工区
202.9+109.3=312.2m

名称	規格	数量	1+2工区	単位	10m当り
インバートコンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	5.450	8.675	m ³	0.28
基礎コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	6.088	9.366	m ³	0.30
同上型枠	均し基礎型枠	20.293	31.22	m ²	1.00
基礎碎石	RC-40	142.050	218.54	m ²	7.00

自由勾配側溝数量表 (1工区)

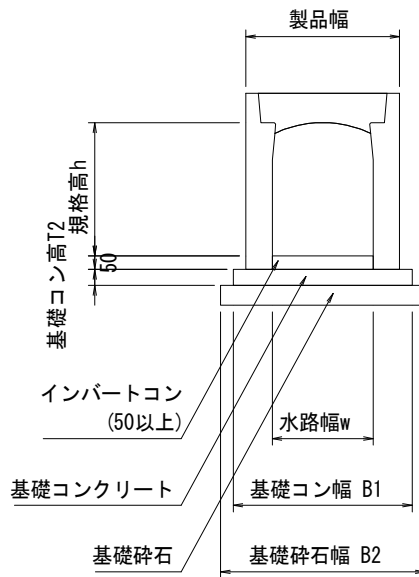
名称	規格	長さ	タイプ	数量	単位	製品番号	延長L
FV側溝	300×300	2000	標準	76	本		2000
			合計	76	本		
		1000	標準	13	本		1000
			合計	13	本		
		996/1282	暗渠	1	本	19	1000 ~ 1500
		853/1045	暗渠	1	本	46	
		1188/996	暗渠	1	本	47	
		995/1188	暗渠	1	本	49	
		896/1088	暗渠	1	本	50	
		1111/1017	暗渠	1	本	58	
		1242/1311	暗渠	1	本	74	
		1398/1328	暗渠	1	本	75	
		1194/1259	暗渠	1	本	88	
		1128/1063	暗渠	1	本	89	
		1063/1131	暗渠	1	本	96	
		1354/1285	暗渠	1	本	97	
		994/1089	暗渠	1	本	130	
		1094/999	暗渠	1	本	131	
			合計	14	本		
	919/633	暗渠	1	本	20	500 ~ 1000	
	633/499	暗渠	1	本	24		
	497/631	暗渠	1	本	25		
	751/703	暗渠	1	本	34		
	891/939	暗渠	1	本	35		
	497/592	暗渠	1	本	57		
	497/697	暗渠	1	本	103		
	796/596	暗渠	1	本	104		
	595/796	暗渠	1	本	106		
	697/497	暗渠	1	本	107		
	582	暗渠	1	本	113		
	848/942	暗渠	1	本	126		
	592/497	暗渠	1	本	127		
		合計	13	本			
300×400	2000	標準	4	本		2000	
		合計	4	本			
	1000	標準	2	本		1000	
		合計	2	本			
	967	暗渠	1	本	13	500~1000	
		合計	1	本			
	815/1101	暗渠	1	本	16	1000 ~ 1500	
	1282/995	暗渠	1	本	17		
	合計	2	本				
合計				123	本	1~137	
蓋版	300	500	車道	144	枚		
グレーチング		500	車道・T-25	1	枚		
		1000	車道・T-25	15	枚		

備考

※施工の伸びを、3mm見込んでいます。

※斜切製品は、斜切角度の緩い方から見て、L=左側/右側とします。

一般部



自由勾配側溝材料表 (2工区) L=109.3

名称	規格	数量	単位
インバートコンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N}/\text{mm}^2$	3.225	m ³
基礎コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N}/\text{mm}^2$	3.278	m ³
同上型枠	均し基礎型枠	10.927	m ²
基礎碎石	RC-40	76.490	m ²

自由勾配側溝数量表 (2工区)

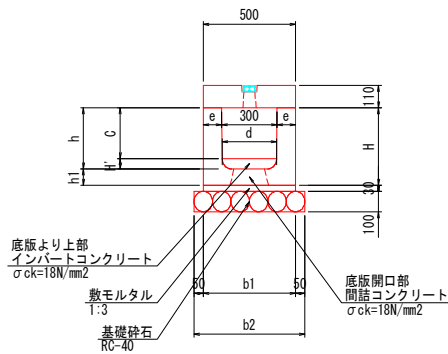
名称	規格	長さ	タイプ	数量	単位	製品番号	延長L
FV側溝	300×300	2000	標準	24	本		2000
			合計	24	本		
		1000	標準	2	本		1000
			合計	2	本		
		1095/916	暗渠	1	本	56	1500 ~ 1000
		1242/1054	暗渠	1	本	61	
		1334/1125	暗渠	1	本	71	
		1047/1256	暗渠	1	本	72	
			合計	4	本		
		545	暗渠	1	本	13	1000 ~ 500
		944/907	暗渠	1	本	50	
		534/714	暗渠	1	本	57	
	534/721	暗渠	1	本	60		
		合計	4	本			
	300×600	2000	標準	21	本		2000
			合計	21	本		
		1000	標準	1	本		1000
			合計	1	本		
		996/1131	暗渠	1	本	16	1500 ~ 1000
		1131/995	暗渠	1	本	18	
1278/1230		暗渠	1	本	33		
		合計	3	本			
938/802		暗渠	1	本	15	1000 ~ 500	
527/663		暗渠	1	本	19		
661/527		暗渠	1	本	24		
697/831		暗渠	1	本	25		
928/976		暗渠	1	本	34		
928/995		暗渠	1	本	46		
720/653		暗渠	1	本	47		
		合計	7	本			
合計					66	本	
蓋版		300	500	車道	77	枚	
グレーチング	1000		車道・T-25	8	枚		

備考 ※施工の伸びを、3mm見込んでいます。

※斜切製品は、斜切角度の緩い方から見て、L=左側/右側とし;

自由勾配側溝 数量計算書

A型(底版部開口有) S=1:20



寸法表

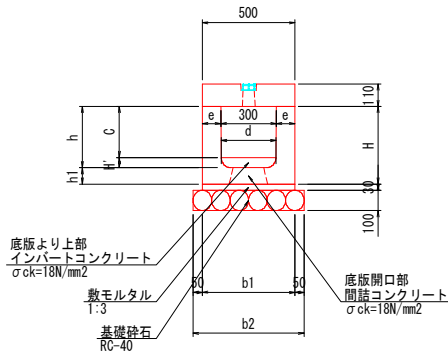
呼び名	H	h	h1	d	e	b1	b2	底版開口部 間詰コンクリート量 (m ³ /2m)	参考質量 (kg)
300 × 300	380	300	80	294	100	500	600	0.01104	369

種別	規格	算式	単位	数量
A型(底版部開口有)	B300 × H 300		m	13.600
		合計	m	13.600
フラット蓋	標準部用		m	13.600
グレーチングタイプ		合計	m	13.600
インバートコンクリート量	σ ck=18N/mm ²	0.01368*13.600	m ³	0.186
間詰コンクリート量	σ ck=18N/mm ²	0.00552*13.600	m ³	0.075
敷モルタル量	1:3	0.500*0.030*13.600	m ³	0.204
基礎砕石量	RC-40	0.600*13.600	m ²	8.160
自由勾配側溝	300*300*2000	2*6=12m	個	6
	300*300*1600	1.6*1=1.6m	個	1
フラット蓋			個	上記同様

コメント欄

自由勾配側溝 数量計算書

A型(底版部開口有) S=1:20



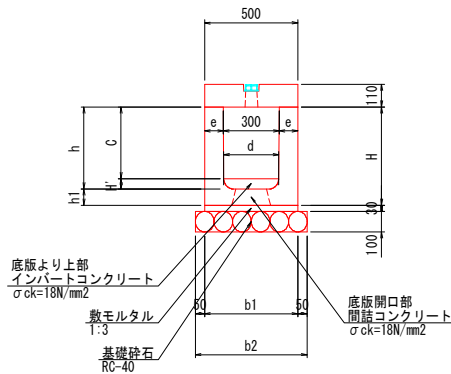
寸法表

呼び名	H	h	h1	d	e	b1	b2	底版開口部 間詰コンクリート量 (m ³ /2m)	参考質量 (kg)
300×300	380	300	80	294	100	500	600	0.01104	369

種別	規格	算式	単位	数量
A型(底版部開口有)	B300×H 300		m	23.000
			合計	m 23.000
フラット蓋	標準部用		m	23.000
グレーチングタイプ			合計	m 23.000
インバートコンクリート量	σck=18N/mm ²	0.01368*23.000	m ³	0.315
間詰コンクリート量	σck=18N/mm ²	0.00552*23.000	m ³	0.127
敷モルタル量	1:3	0.500*0.030*23.000	m ³	0.345
基礎砕石量	RC-40	0.600*23.000	m ²	13.800
自由勾配側溝	300*300*2000	2*2=4m	個	2
	300*300*1000	1*1=1m	個	1
	300*300*1100	1.1*1=1m	個	1
	300*300*1300	1.3*13=16.9m	個	13
フラット蓋				上記同様

自由勾配側溝 数量計算書

A型(底版部開口有) S=1:20



寸法表

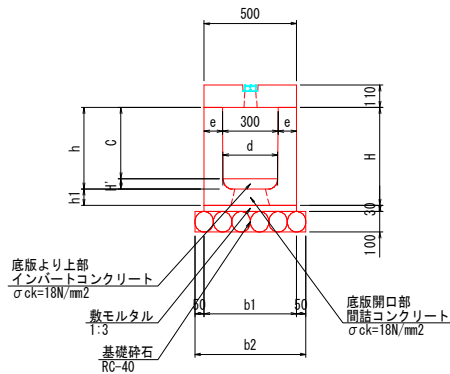
呼び名	H	h	h1	d	e	b1	b2	底版開口部 間詰コンクリート量 (m ³ /2m)	参考質量 (kg)
300 × 400	480	400	80	294	100	500	600	0.01104	424

種別	規格	算式	単位	数量	
A型(底版部開口有)	B300 × H 400		m	1.300	
			合計	m	1.300
フラット蓋	標準部用		m	1.300	
グレーチングタイプ			合計	m	1.300
インバートコンクリート量	σ ck=18N/mm ²	0.04262*1.300	m ³	0.055	
間詰コンクリート量	σ ck=18N/mm ²	0.00552*1.300	m ³	0.007	
敷モルタル量	1:3	0.500*0.030*1.300	m ³	0.020	
基礎砕石量	RC-40	0.600*1.300	m ²	0.780	
自由勾配側溝	300*400*1300	1.3*1 = 1.3m	個	1	
フラット蓋			個	上記同様	

コメント欄

自由勾配側溝 数量計算書

A型(底版部開口有) S=1:20



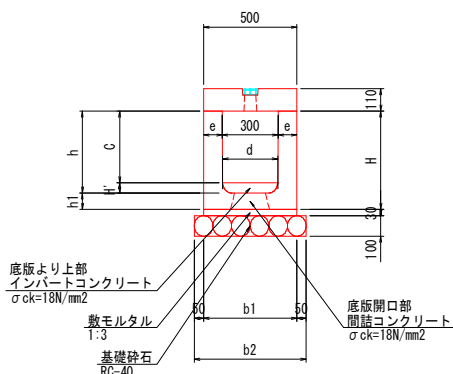
寸法表

呼び名	H	h	h1	d	e	b1	b2	底版開口部 間詰コンクリート量(m ³ /2m)	参考質量(kg)
300×400	480	400	80	294	100	500	600	0.01104	424

種別	規格	算式	単位	数量	
A型(底版部開口有)	B300×H 400		m	2.100	
			合計	m	2.100
フラット蓋	標準部用		m	2.100	
グレーチングタイプ			合計	m	2.100
インバートコンクリート量	σck=18N/mm ²	0.04114*2.100	m ³	0.086	
間詰コンクリート量	σck=18N/mm ²	0.00552*2.100	m ³	0.012	
敷モルタル量	1:3	0.500*0.030*2.100	m ³	0.032	
基礎砕石量	RC-40	0.600*2.100	m ²	1.260	
自由勾配側溝	300*400*1000	1.0*1=1.0m	個	1	
フラット蓋			個	上記同様	
コメント欄					

自由勾配側溝 数量計算書

A型(底版部開口有) S=1:20



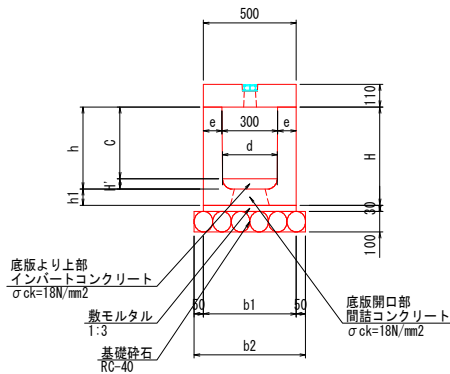
寸法表

呼び名	H	h	h1	d	e	b1	b2	底版開口部 間詰コンクリート量 (m3/2m)	参考質量 (kg)
300 × 400	480	400	80	294	100	500	600	0.01104	424

種別	規格	算式	単位	数量
A型(底版部開口有)	B300 × H 400		m	1.300
		合計	m	1.300
フラット蓋	標準部用		m	1.300
グレーチングタイプ		合計	m	1.300
インバートコンクリート量	$\sigma_{ck}=18N/mm^2$	0.03966×1.300	m3	0.052
間詰コンクリート量	$\sigma_{ck}=18N/mm^2$	0.00552×1.300	m3	0.007
敷モルタル量	1:3	$0.500 \times 0.030 \times 1.300$	m3	0.020
基礎砕石量	RC-40	0.600×1.300	m2	0.780
自由勾配側溝	300*400*1300	$1.3 \times 1 = 1.3m$	個	1
フラット蓋			個	上記同様
コメント欄				

自由勾配側溝 数量計算書

A型(底版部開口有) S=1:20



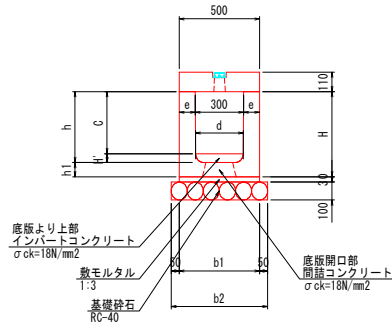
寸法表

呼び名	H	h	h1	d	e	b1	b2	底版開口部 間詰コンクリート量 (m ³ /2m)	参考質量 (kg)
300 × 400	480	400	80	294	100	500	600	0.01104	424

種別	規格	算式	単位	数量
A型(底版部開口有)	B300 × H 400		m	11.600
		合計	m	11.600
フラット蓋	標準部用		m	11.600
グレーチングタイプ		合計	m	11.600
インバートコンクリート量	σ ck=18N/mm ²	0.03390*11.600	m ³	0.393
間詰コンクリート量	σ ck=18N/mm ²	0.00552*11.600	m ³	0.064
敷モルタル量	1:3	0.500*0.030*11.600	m ³	0.174
基礎砕石量	RC-40	0.600*11.600	m ²	6.960
自由勾配側溝	300*400*2000	2.0*5=10m	個	5
	300*400*1600	1.6*1=1.6m	個	1
フラット蓋			個	上記同様
コメント欄				

自由勾配側溝 数量計算書

A型(底版部開口有) S=1:20



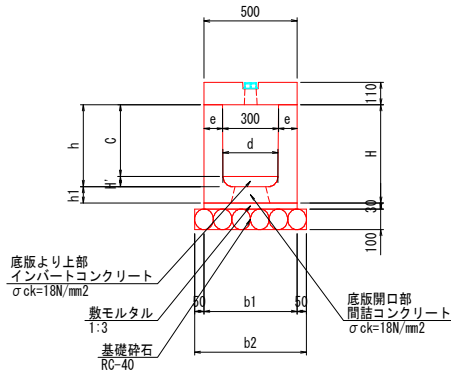
寸法表

呼び名	H	h	h1	d	e	b1	b2	底版開口部 間詰コンクリート量 (m3/2m)	参考質量 (kg)
300×300	380	300	80	294	100	500	600	0.01104	369
300×400	480	400	80	294	100	500	600	0.01104	424

種別	規格	算式	単位	数量
A型(底版部開口有)	B300×H 300		m	4.000
A型(底版部開口有)	B300×H 400		m	3.300
		合計	m	7.300
フラット蓋	標準部用		m	7.300
グレーチングタイプ		合計	m	7.300
インバートコンクリート量	$\sigma_{ck}=18\text{N}/\text{mm}^2$	0.04218×3.300 $+0.02417 \times 4.000$	m3	0.236
間詰コンクリート量	$\sigma_{ck}=18\text{N}/\text{mm}^2$	0.00552×3.300 $+0.00552 \times 4.000$	m3	0.040
敷モルタル量	1:3	$0.500 \times 0.030 \times 3.300$ $+0.500 \times 0.030 \times 4.000$	m3	0.110
基礎砕石量	RC-40	0.600×3.300 $+0.600 \times 4.000$	m2	4.380
自由勾配側溝	300*300*2000	$2.0 \times 2 = 4.0\text{m}$	個	2
	300*400*2000	$2.0 \times 1 = 2.0\text{m}$	個	1
	300*400*1300	$1.3 \times 1 = 1.3$	個	1
フラット蓋			個	上記同様

自由勾配側溝 数量計算書

A型(底版部開口有) S=1:20



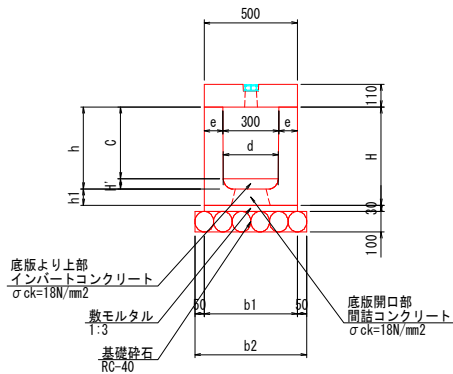
寸法表

呼び名	H	h	h1	d	e	b1	b2	底版開口部 間詰コンクリート量(m ³ /2m)	参考質量(kg)
300×400	480	400	80	294	100	500	600	0.01104	424

種別	規格	算式	単位	数量	
A型(底版部開口有)	B300×H 400		m	1.300	
			合計	m	1.300
フラット蓋	標準部用		m	1.300	
グレーチングタイプ			合計	m	1.300
インバートコンクリート量	σck=18N/mm ²	0.03759*1.300	m ³	0.049	
間詰コンクリート量	σck=18N/mm ²	0.00552*1.300	m ³	0.007	
敷モルタル量	1:3	0.500*0.030*1.300	m ³	0.020	
基礎砕石量	RC-40	0.600*1.300	m ²	0.780	
自由勾配側溝	300*400*1300	1.3*1=1.3m	個	1	
フラット蓋			個	上記同様	
コメント欄					

自由勾配側溝 数量計算書

A型(底版部開口有) S=1:20



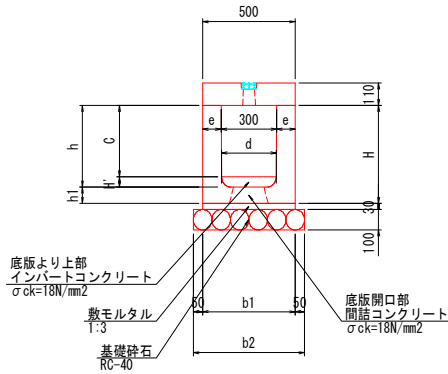
寸法表

呼び名	H	h	h1	d	e	b1	b2	底版開口部 間詰コンクリート量 (m ³ /2m)	参考質量 (kg)
300 × 400	480	400	80	294	100	500	600	0.01104	424

種別	規格	算式	単位	数量	
A型(底版部開口有)	B300 × H 400		m	5.700	
			合計	m	5.700
フラット蓋	標準部用		m	5.700	
グレーチングタイプ			合計	m	5.700
インバートコンクリート量	σ ck=18N/mm ²	0.03848*5.700	m ³	0.219	
間詰コンクリート量	σ ck=18N/mm ²	0.00552*5.700	m ³	0.031	
敷モルタル量	1:3	0.500*0.030*5.700	m ³	0.086	
基礎碎石量	RC-40	0.600*5.700	m ²	3.420	
自由勾配側溝	300*400*2000	2*2=4m	個	2	
	300*400*1700	1.7*1=1.7m	個	1	
フラット蓋			個	上記同様	
コメント欄					

自由勾配側溝 数量計算書

A型(底版部開口有) S=1:20



寸法表

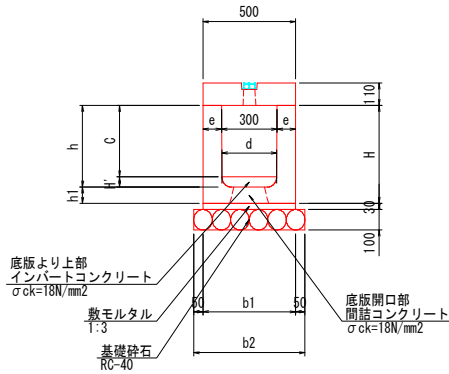
呼び名	H	h	h1	d	e	b1	b2	底版開口部 間詰コンクリート量 (m3/2m)	参考質量 (kg)
300 × 400	480	400	80	294	100	500	600	0.01104	424

種別	規格	算式	単位	数量
A型(底版部開口有)	B300 × H 400		m	2.700
		合計	m	2.700
フラット蓋	標準部用		m	2.700
グレーチングタイプ		合計	m	2.700
インバートコンクリート量	$\sigma_{ck}=18N/mm^2$	0.04203×2.700	m3	0.113
間詰コンクリート量	$\sigma_{ck}=18N/mm^2$	0.00552×2.700	m3	0.015
敷モルタル量	1:3	$0.500 \times 0.030 \times 2.700$	m3	0.041
基礎砕石量	RC-40	0.600×2.700	m2	1.620
自由勾配側溝	300*400*1200	$1.2 \times 1 = 1.2m$	個	1
	300*400*1500	$1.5 \times 1 = 1.5m$	個	1
フラット蓋			個	上記同様

コメント欄

自由勾配側溝 数量計算書

A型(底版部開口有) S=1:20



寸法表

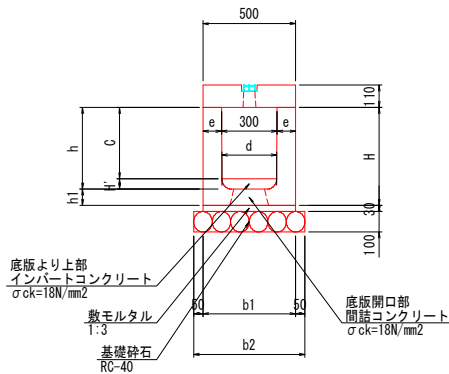
呼び名	H	h	h1	d	e	b1	b2	底版開口部 間詰コンクリート量 (m3/2m)	参考質量 (kg)
300 × 400	480	400	80	294	100	500	600	0.01104	424

種別	規格	算式	単位	数量
A型(底版部開口有)	B300 × H 400		m	19.800
		合計	m	19.800
フラット蓋			m	19.800
グレーチングタイプ		合計	m	19.800
インバートコンクリート量	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	0.04025×19.800	m3	0.797
間詰コンクリート量	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	0.00552×19.800	m3	0.109
敷モルタル量	1:3	$0.500 \times 0.030 \times 19.800$	m3	0.297
基礎砕石量	RC-40	0.600×19.800	m2	11.880
自由勾配側溝	300*400*1800	$1.8 \times 1 = 1.8\text{m}$	個	1
	300*400*2000	$2.0 \times 9 = 18\text{m}$	個	9
フラット蓋			個	上記同様

コメント欄

自由勾配側溝 数量計算書

A型(底版部開口有) S=1:20



寸法表

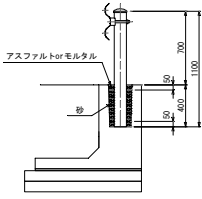
呼び名	H	h	h1	d	e	b1	b2	底版開口部 間詰コンクリート量 (m3/2m)	参考質量 (kg)
300 × 400	480	400	80	294	100	500	600	0.01104	424

種別	規格	算式	単位	数量
A型(底版部開口有)	B300 × H 400		m	19.800
		合計	m	19.800
フラット蓋			m	19.800
グレーチングタイプ		合計	m	19.800
インバートコンクリート量	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	0.03907×19.800	m3	0.774
間詰コンクリート量	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	0.00552×19.800	m3	0.109
敷モルタル量	1:3	$0.500 \times 0.030 \times 19.800$	m3	0.297
基礎砕石量	RC-40	0.600×19.800	m2	11.880
自由勾配側溝	300*400*1800	$1.8 \times 1 = 1.8\text{m}$	個	1
	300*400*2000	$2.0 \times 9 = 18\text{m}$	個	9
フラット蓋			個	上記同様

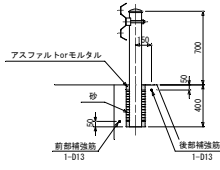
コメント欄

(10) 防護柵 数量計算

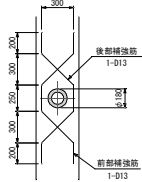
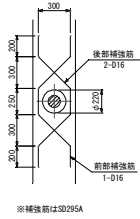
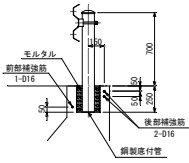
構造物用 Gr-C-2B(A)
(プレキャストガードレール基礎部)



構造物用 Gr-C-2B(B)
(場所打ち基礎部)

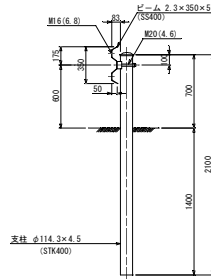


構造物用 Gr-C-2B-2
(流入固定端側側機壁部)



※補強筋はSD295A

土中用 Gr-C-4E

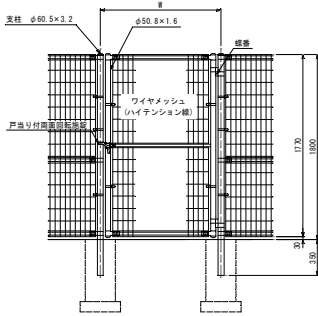


種別	細別・規格	算出式	単位	数量
■ガードレール				
GR-C-2B(A)		$L = 25.30 + 3.00 + 48.40 + 29.00 + 86.00$	m	191.70
GR-C-2B(B)	※基礎補強筋あり	$L = 23.40$	m	23.40
	SD295A D13 N=2/箇所	$N = 23.40 \div \text{@}2.0\text{m}$	箇所	12
GR-C-2B-2	※基礎補強筋あり	$L = 4.90$	m	4.90
	SD295A D16 N=3/箇所	$N = 4.90 \div \text{@}2.0\text{m}$	箇所	3
GR-C-4E		$L = 3.70 + 2.70$	m	6.40

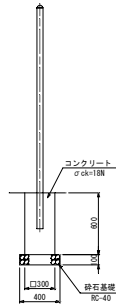
SD295A D13
 $(0.2 * 2 + 0.3 * 2 + 0.25) * 12 * 2$
 $= 30.00\text{m}$
 $30.00 * 0.995\text{kg/m}$
 $= 29.85\text{kg} \rightarrow 0.03\text{t}$

SD295A D16
 $(0.2 * 2 + 0.3 * 2 + 0.25) * 3 * 2$
 $= 8.99\text{m}$
 $8.99 * 1.56\text{kg/m}$
 $= 14.02\text{kg} \rightarrow 0.01\text{t}$

メッシュフェンス門扉 W=1000・1200 (片開き)



門扉基礎 (W=1000・1200)

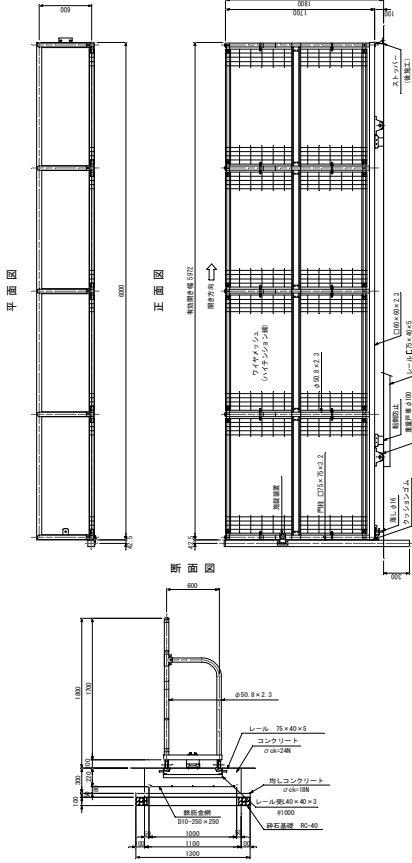


種別	細別・規格	算出式	単位	数量
設計数量				
フェンス門扉(B)	W=1000 片開き			
	基礎コンクリート有	N =	1 基	
	基礎コンクリート無	N =	基	
	合計	N =	= 1 基	1
基礎コンクリート		N = 1×2個/基	=	2 個
材料数量				
1個当たり				
コンクリート	σ ck=18N	V = 0.30×0.30×0.60	= 0.054	m ³
型枠		A = 0.30×4×0.60	= 0.720	m ²
砕石基礎	RC-40 t=10cm	A = 0.40×0.40	= 0.160	m ²
フェンス門扉(B)	W=1200 片開き			
	基礎コンクリート有	N =	1 基	
	基礎コンクリート無	N =	基	
	合計	N =	= 1 基	1
基礎コンクリート		N = 1×2個/基	=	2 個

(10) 門扉・基礎 数量計算

1式当り

引戸門扉 W=6000



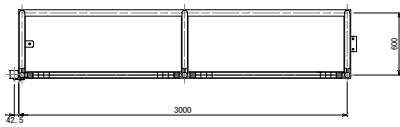
種別	細別・規格	算出式	単位	数量
◆門扉基礎				
コンクリート	鉄筋構造物 基礎部	$\sigma_{ck}=24N/mm^2$ $V = 1.10 \times 12.20 \times 0.30$	m^3	4.03
鉄筋金網	材料	$A = 1.00 \times 12.10$ $w = 4.5$ $W = 12.1m \times 4.5kg/m^2$	m^2 kg/m^2 t	12.10 54.450kg 0.054
型枠	一般型枠	鉄筋構造物	$A = (1.10+12.20) \times 2 \times 0.30$	m^2 7.98
基礎工	基礎砕石	t=10cm RC-40	$A = 1.30 \times 12.40$	m^2 16.12
基礎工	均しコンクリート	$\sigma_{ck}=18N/mm^2$	$V = 1.30 \times 12.40 \times 0.05$	m^3 0.81
	同上型枠		$A = (1.30+12.40) \times 2 \times 0.05$	m^2 1.37
◆門扉	メッシュフェンス引き戸	W=6000	1.000	式 1.00
	レール	L 75×40×5	$W = 6.00 \times 2 \times 6.92kg/m$	kg 83.040
	レール受け	L 40×40×3	$W = 0.60 \times (6.00/1.00+1) \times 1.83kg/m$	kg 7.686
	レール鋼材		$W = 83.04kg+7.686kg$	kg 90.726

(10) 門扉・基礎 数量計算

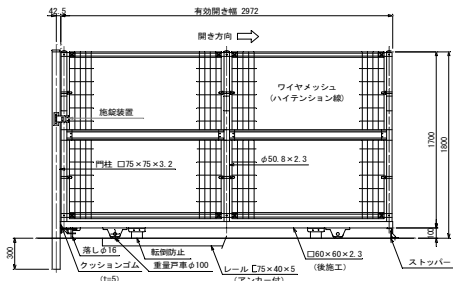
1式当り

引戸門扉 W=3000

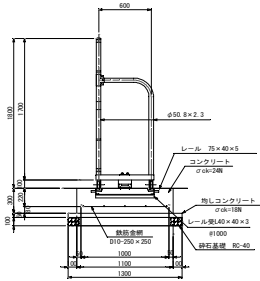
平面図



正面図



断面図



種別	細別・規格	算出式	単位	数量	
◆門扉基礎					
コンクリート	鉄筋構造物	$\sigma_{ck}=24N/mm^2$			
	基礎部	$V = 1.10 \times 6.20 \times 0.30$	$= 2.046 m^3$	2.05	
鉄筋金網	材料	SD295 D10	$A = 1.00 \times 6.10$	$= 6.100 m^2$	
			$w = 4.5$	kg/m^2	
			$W = 6.1m \times 4.5kg/m^2$	$= 27.450kg$	0.027
型枠	一般型枠	鉄筋構造物	$A = (1.10+6.20) \times 2 \times 0.30$	$= 4.380 m^2$	4.38
基礎工	基礎砕石	t=10cm RC-40	$A = 1.30 \times 6.40$	$= 8.320 m^2$	8.32
基礎工	均しコンクリート	$\sigma_{ck}=18N/mm^2$	$V = 1.30 \times 6.40 \times 0.05$	$= 0.416 m^3$	0.42
	同上型枠		$A = (1.30+6.40) \times 2 \times 0.05$	$= 0.770 m^2$	0.77
◆門扉					
	メッシュフェンス引き戸	W=3000		1.000 式	1.00
	レール	L 75×40×5	$W = 3.00 \times 2 \times 6.92kg/m$	$= 41.520 kg$	
	レール受け	L 40×40×3	$W = 0.60 \times (3.00/1.00+1) \times 1.83kg/m$	$= 4.392 kg$	
	レール鋼材		$W = 41.52kg+4.392kg$	$= 45.912 kg$	45.91

(11) B 調整地底張工 数量計算		1																																																																																							
種別	細別・規格	算出式	単位	数量																																																																																					
<div style="display: flex; justify-content: space-between;"> <div style="width: 30%;"> <p style="text-align: center;">調整地底張工</p> <p>注記) <ul style="list-style-type: none"> 目地材の設置間隔は、幅5mを目安とする。 他の構造物との境界部には目地材を設置すること。 目地材は発泡樹脂系（発泡倍率15倍以下）、厚さ20mmとする。 コーキング材は変成シリコン系とする。 止水板は塩ビ製、センターバルブ型とする。 止水板は厚さ5mm以上、幅200mm以上とする。 </p> </div> <div style="width: 65%;"> <table border="1"> <thead> <tr> <th>種別</th> <th>細別・規格</th> <th>算出式</th> <th>単位</th> <th>数量</th> <th></th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>■設計面積</td> <td></td> <td>$A =$</td> <td>$=$</td> <td>2345.600</td> <td>㎡</td> </tr> <tr> <td>換算目地延長</td> <td></td> <td>$L = 2345.6 / (5m \times 5m) \times 5m$</td> <td>$=$</td> <td>469.120</td> <td>m</td> </tr> <tr> <td>目地材</td> <td>幅170mm 厚さ20mm</td> <td>$V = 469.12m \times 0.170m$</td> <td>$=$</td> <td>79.750</td> <td>㎡</td> </tr> <tr> <td>コーキング材</td> <td>幅30mm 厚さ20mm</td> <td>$V = 469.12m \times 0.030m \times 0.020m$</td> <td>$=$</td> <td>0.281</td> <td>m³</td> </tr> <tr> <td></td> <td>延長</td> <td>$L =$</td> <td>$=$</td> <td>469.120</td> <td>m</td> </tr> <tr> <td>止水板</td> <td>延長</td> <td>$L =$</td> <td>$=$</td> <td>469.120</td> <td>m</td> </tr> <tr> <td>コンクリート</td> <td>無筋</td> <td>$\sigma_{ck}=18N/mm^2$ $V = 2345.6 \times 0.20m$</td> <td>$=$</td> <td>469.120</td> <td>m³</td> </tr> <tr> <td>均しコンクリート</td> <td>無筋</td> <td>$\sigma_{ck}=18N/mm^2$ $V = 2345.6 \times 0.10m$</td> <td>$=$</td> <td>234.560</td> <td>m³</td> </tr> <tr> <td>溶接金網</td> <td>φ6×150×150</td> <td>$A =$</td> <td>$=$</td> <td>2345.600</td> <td>㎡</td> </tr> <tr> <td></td> <td>ロス率算定</td> <td>1目(15cm)重ね 金網1ヶ 重ね部以外 重ね部(2×4)-(3.7×1.7)=1.71 (8+1.71)/8=1.2 (ロス率)</td> <td>$=$</td> <td></td> <td></td> </tr> <tr> <td>溶接金網材料</td> <td>φ6×150×150</td> <td>$A = 2345.6 \times 1.2$(ロス率)</td> <td>$=$</td> <td>2814.720</td> <td>㎡</td> </tr> <tr> <td>型枠工</td> <td></td> <td>$A = 469.1 \times 0.2$</td> <td>$=$</td> <td>93.820</td> <td>㎡</td> </tr> <tr> <td>止水材(外周)</td> <td></td> <td>$L =$ CAD計測</td> <td>$=$</td> <td>287</td> <td>m</td> </tr> </tbody> </table> </div> </div>						種別	細別・規格	算出式	単位	数量		■設計面積		$A =$	$=$	2345.600	㎡	換算目地延長		$L = 2345.6 / (5m \times 5m) \times 5m$	$=$	469.120	m	目地材	幅170mm 厚さ20mm	$V = 469.12m \times 0.170m$	$=$	79.750	㎡	コーキング材	幅30mm 厚さ20mm	$V = 469.12m \times 0.030m \times 0.020m$	$=$	0.281	m ³		延長	$L =$	$=$	469.120	m	止水板	延長	$L =$	$=$	469.120	m	コンクリート	無筋	$\sigma_{ck}=18N/mm^2$ $V = 2345.6 \times 0.20m$	$=$	469.120	m ³	均しコンクリート	無筋	$\sigma_{ck}=18N/mm^2$ $V = 2345.6 \times 0.10m$	$=$	234.560	m ³	溶接金網	φ6×150×150	$A =$	$=$	2345.600	㎡		ロス率算定	1目(15cm)重ね 金網1ヶ 重ね部以外 重ね部(2×4)-(3.7×1.7)=1.71 (8+1.71)/8=1.2 (ロス率)	$=$			溶接金網材料	φ6×150×150	$A = 2345.6 \times 1.2$ (ロス率)	$=$	2814.720	㎡	型枠工		$A = 469.1 \times 0.2$	$=$	93.820	㎡	止水材(外周)		$L =$ CAD計測	$=$	287	m
種別	細別・規格	算出式	単位	数量																																																																																					
■設計面積		$A =$	$=$	2345.600	㎡																																																																																				
換算目地延長		$L = 2345.6 / (5m \times 5m) \times 5m$	$=$	469.120	m																																																																																				
目地材	幅170mm 厚さ20mm	$V = 469.12m \times 0.170m$	$=$	79.750	㎡																																																																																				
コーキング材	幅30mm 厚さ20mm	$V = 469.12m \times 0.030m \times 0.020m$	$=$	0.281	m ³																																																																																				
	延長	$L =$	$=$	469.120	m																																																																																				
止水板	延長	$L =$	$=$	469.120	m																																																																																				
コンクリート	無筋	$\sigma_{ck}=18N/mm^2$ $V = 2345.6 \times 0.20m$	$=$	469.120	m ³																																																																																				
均しコンクリート	無筋	$\sigma_{ck}=18N/mm^2$ $V = 2345.6 \times 0.10m$	$=$	234.560	m ³																																																																																				
溶接金網	φ6×150×150	$A =$	$=$	2345.600	㎡																																																																																				
	ロス率算定	1目(15cm)重ね 金網1ヶ 重ね部以外 重ね部(2×4)-(3.7×1.7)=1.71 (8+1.71)/8=1.2 (ロス率)	$=$																																																																																						
溶接金網材料	φ6×150×150	$A = 2345.6 \times 1.2$ (ロス率)	$=$	2814.720	㎡																																																																																				
型枠工		$A = 469.1 \times 0.2$	$=$	93.820	㎡																																																																																				
止水材(外周)		$L =$ CAD計測	$=$	287	m																																																																																				

(11) C 調整地内管理道 数量計算		2																																																																					
種別	細別・規格	算出式	単位	数量																																																																			
<div style="display: flex; justify-content: space-between;"> <div style="width: 30%;"> <p style="text-align: center;">管理用通路</p> <p>注記) <ul style="list-style-type: none"> 目地材の設置間隔は、5mを目安とする。 他の構造物との境界部には目地材を設置すること。 目地材は発泡樹脂系（発泡倍率15倍以下）、厚さ10mmとする。 コーキング材は変成シリコン系とする。 </p> </div> <div style="width: 65%;"> <table border="1"> <thead> <tr> <th>種別</th> <th>細別・規格</th> <th>算出式</th> <th>単位</th> <th>数量</th> <th></th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>■設計面積</td> <td></td> <td>$A =$</td> <td>$=$</td> <td>92.800</td> <td>㎡</td> </tr> <tr> <td>目地箇所数</td> <td>幅3.0m</td> <td>$N = 92.8 / (3 \times 5)$</td> <td>$=$</td> <td>6.187</td> <td>箇所</td> </tr> <tr> <td>目地材</td> <td>幅120mm 厚さ10mm</td> <td>$A = 7 \times 0.120m \times 3m$</td> <td>$=$</td> <td>2.520</td> <td>㎡</td> </tr> <tr> <td>コーキング材</td> <td>幅30mm 厚さ10mm</td> <td>$V = 7 \times 0.030m \times 0.010m \times 3m$</td> <td>$=$</td> <td>0.006</td> <td>m³</td> </tr> <tr> <td></td> <td>延長</td> <td>$L = 7 \times 3m$</td> <td>$=$</td> <td>21.000</td> <td>m</td> </tr> <tr> <td>溶接金網</td> <td></td> <td>$A =$</td> <td>$=$</td> <td>92.800</td> <td>㎡</td> </tr> <tr> <td></td> <td>ロス率算定</td> <td>1目(15cm)重ね 金網1ヶ 重ね部以外 重ね部(2×4)-(3.7×1.7)=1.71 (8+1.71)/8=1.2 (ロス率)</td> <td>$=$</td> <td></td> <td></td> </tr> <tr> <td>溶接金網材料</td> <td>φ6×150×150</td> <td>$A = 92.8 \times 1.2$(ロス率)</td> <td>$=$</td> <td>111.360</td> <td>㎡</td> </tr> <tr> <td>下層路盤</td> <td>RC-40</td> <td>$t=15cm$ $A =$</td> <td>$=$</td> <td>92.800</td> <td>㎡</td> </tr> <tr> <td>コンクリート</td> <td>無筋</td> <td>$\sigma_{ck}=18N/mm^2$ $V = 92.8 \times 0.15m$</td> <td>$=$</td> <td>13.920</td> <td>m³</td> </tr> </tbody> </table> </div> </div>						種別	細別・規格	算出式	単位	数量		■設計面積		$A =$	$=$	92.800	㎡	目地箇所数	幅3.0m	$N = 92.8 / (3 \times 5)$	$=$	6.187	箇所	目地材	幅120mm 厚さ10mm	$A = 7 \times 0.120m \times 3m$	$=$	2.520	㎡	コーキング材	幅30mm 厚さ10mm	$V = 7 \times 0.030m \times 0.010m \times 3m$	$=$	0.006	m ³		延長	$L = 7 \times 3m$	$=$	21.000	m	溶接金網		$A =$	$=$	92.800	㎡		ロス率算定	1目(15cm)重ね 金網1ヶ 重ね部以外 重ね部(2×4)-(3.7×1.7)=1.71 (8+1.71)/8=1.2 (ロス率)	$=$			溶接金網材料	φ6×150×150	$A = 92.8 \times 1.2$ (ロス率)	$=$	111.360	㎡	下層路盤	RC-40	$t=15cm$ $A =$	$=$	92.800	㎡	コンクリート	無筋	$\sigma_{ck}=18N/mm^2$ $V = 92.8 \times 0.15m$	$=$	13.920	m ³
種別	細別・規格	算出式	単位	数量																																																																			
■設計面積		$A =$	$=$	92.800	㎡																																																																		
目地箇所数	幅3.0m	$N = 92.8 / (3 \times 5)$	$=$	6.187	箇所																																																																		
目地材	幅120mm 厚さ10mm	$A = 7 \times 0.120m \times 3m$	$=$	2.520	㎡																																																																		
コーキング材	幅30mm 厚さ10mm	$V = 7 \times 0.030m \times 0.010m \times 3m$	$=$	0.006	m ³																																																																		
	延長	$L = 7 \times 3m$	$=$	21.000	m																																																																		
溶接金網		$A =$	$=$	92.800	㎡																																																																		
	ロス率算定	1目(15cm)重ね 金網1ヶ 重ね部以外 重ね部(2×4)-(3.7×1.7)=1.71 (8+1.71)/8=1.2 (ロス率)	$=$																																																																				
溶接金網材料	φ6×150×150	$A = 92.8 \times 1.2$ (ロス率)	$=$	111.360	㎡																																																																		
下層路盤	RC-40	$t=15cm$ $A =$	$=$	92.800	㎡																																																																		
コンクリート	無筋	$\sigma_{ck}=18N/mm^2$ $V = 92.8 \times 0.15m$	$=$	13.920	m ³																																																																		

(11) D 調整地内傾斜路 数量計算		3				
種別	細別・規格	算出式	単位	数量		
<div style="text-align: center;"> <h3>傾斜路</h3> </div>						
<div style="border: 1px solid black; padding: 5px;"> <p>注記)</p> <ul style="list-style-type: none"> 目地材の設置間隔は、5mを目安とする。 他の構造物との境界部には目地材を設置すること。 目地材は発泡樹脂系（発泡倍率15倍以下）、厚さ10mmとする。 コーキング材は変成シリコン系とする。 </div>						
■設計面積		$A = 51(L) * 1.8(W)$	= 91.800	㎡	91.80	
目地個所数		$L = 91.8 / 5m$	= 18.360	箇所	19	
目地材	幅40mm 厚さ10mm	$A = 19 \times 0.040 \times 1.80m$	= 1.322	㎡	1.32	
コーキング材	幅30mm 厚さ10mm	$V = 19 \times 0.030m \times 0.010m \times 1.80m$	= 0.010	m ³	0.01	
	延長	$L = 19 \times 1.80m$	= 34.200	m	34.20	
基礎砕石	RC-40	t=10cm	$A =$	= 91.800	㎡	91.80
コンクリート	無筋	$\sigma_{ck}=18N/mm^2$	$V = 91.8 \times 0.07m$	= 6.426	m ³	6.43

(11) E 張コンクリート 数量計算		4				
種別	細別・規格	算出式	単位	数量		
<div style="text-align: center;"> <h3>張コンクリート</h3> </div>						
<div style="border: 1px solid black; padding: 5px;"> <p>注記)</p> <ul style="list-style-type: none"> 目地材の設置間隔は、5mを目安とする。 他の構造物との境界部には目地材を設置すること。 </div>						
■設計面積		$A =$	= 184.300	㎡	184.30	
目地個所数		$L = 184.3 / (0.85 \times 5)$	= 43.365	箇所	44	
目地材	幅40mm 厚さ10mm	$A = 43.365 \times 0.040 \times 0.850m$	= 1.474	㎡	1.47	
下層路盤	RC-40	t=10cm	$A =$	= 184.300	㎡	184.30
コンクリート	無筋	$\sigma_{ck}=18N/mm^2$	$V = 184.3 \times 0.07m$	= 12.901	m ³	12.90
溶接金網			$A =$	= 184.300	㎡	184.30
	ロス率算定	1目(15cm)重ね	金網1ヶ重ね部以外重ね部 (2×4) - (3.7×1.7) = 1.71 (8+1.71)/8 = 1.2 (ロス率)			
溶接金網材料	φ6×150×150		$A = 184.3 \times 1.2$ (ロス率)	= 221.160	㎡	221.16

(11) 2号調整地 舗装工 面積集計表

記 号 ・ 種 別				面積 (m ²)
6m道路	車道舗装	市道(AS)	6-1号線	223.1
			小計	223.1
4m道路	車道舗装	市道(AS)	4-1号線	
			4-2号線	427.2
			4-3号線	
			4-4号線	112.8
			小計	540.0
3m道路	車道舗装	管理道(AS)	3-1号線	
			3-2号線	79.9
			小計	79.9
			合計	843.0
B	コンクリート版	調整地底張工	1	1706.1
			2	639.5
			合計	2345.6
C	コンクリート舗装	調整地内管理道	1	92.8
			合計	92.8
D	コンクリート舗装	調整地内傾斜路	1	8.3
			2	83.5
			合計	91.8
E	コンクリート舗装	張コンクリート	1	56.9
			2	17.0
			3	39.6
			4	70.8
			合計	184.3

※各舗装面積はCAD測定による

(12) 階段工 数量計算		[1号階段]				1式当り			
種別	細別・規格	算出式		単位	数量				
作業土工		※コマ型ブロック基礎で計上							
階段工									
コンクリート	無筋構造物	$\sigma_{ck}=18N/mm^2$	※各部面積等はCAD測定による						
地覆部	側面積①	側面積②	側面積③	小計	立積	$A =$	$= 7.718$	m^2	
						$A =$	$= 5.353$	m^2	
						$A =$	$= 1.088$	m^2	
						$A =$	$= 14.159$	m^2	
						$V = 14.159 \times 0.30$	$= 4.248$	m^3	
階段部	側面積①	側面積②	小計	立積	$A =$	$= 7.718$	m^2		
					$A =$	$= 5.353$	m^2		
					$A =$	$= 13.071$	m^2		
					$V = 13.071 \times 1.20$	$= 15.685$	m^3		
控除量	控除量 点字ブロック	$V = 0.61 \times 0.92 \times 0.09$	$= -0.051$	m^3					
控除後合計	控除後合計	$V =$	$= 15.634$	m^3					
合計	合計	$V = 4.248 + 15.634$	$= 20.987$	m^3	20.99				
型枠	無筋構造物								
側部 外側	側面積①+②+③	$A =$	$= 14.159$	m^2					
		$A =$	$= 5.353$	m^2					
側部 傾斜路側	側面積②	$A =$	$= 5.353$	m^2					
地覆 内側	側面積③	$A =$	$= 1.088$	m^2					
階段 妻部	前面	$A = 1.50 \times 0.60$	$= 0.900$	m^2					
		$A = 1.50 \times 0.25$	$= 0.375$	m^2					
地覆 妻部		$A = 0.30 \times 0.10 \times 2$	$= 0.060$	m^2					
地覆 傾斜部		$A = 5.331 \times 0.30$	$= 1.599$	m^2					

(12) 階段工 数量計算		[1号階段]				1式当り
種別	細別・規格	算出式		単位	数量	
階段 蹴上部		$A = 1.20 \times 0.15 \times 14$	$= 2.520$	m^2		
合計		$A =$	$= 26.054$	m^2	26.05	
砕石基礎	t=10cm	RC40	$A = (0.35+0.05) \times 1.50$	$= 0.600$	m^2	0.60
段鼻部	磁器質タイル	垂れ付き段鼻 100×100×8	$N = (1.00/0.10) \times 15$ 段	$= 150.000$	枚	150
	据付モルタル	1:3(練)	$V = 0.11 \times 1.00 \times 0.01 \times 15$ 段	$= 0.017$	m^3	0.02
点字ブロック						
特殊ブロック設置工	視覚障害者 誘導用ブロック	300×300×60 点状ブロック	$A = 0.61 \times 0.92$	$= 0.561$	m^2	0.56

(12) 階段工 数量計算		[2号階段]			1式当り	
種別	細別・規格	算出式		単位	数量	
作業土工		※コマ型ブロック基礎で計上				
階段工		※各部面積等はCAD測定による				
コンクリート	無筋構造物	$\sigma_{ck}=18N/mm^2$				
地覆部	側面積①	A =	=	7.052	㎡	
		A =	=	7.410	㎡	
		A =	=	1.204	㎡	
		A =	=	15.666	㎡	
		V = 15.666 × 0.30	=	4.700	㎡	
階段部	側面積①	A =	=	7.052	㎡	
		V = 7.052 × 1.20	=	8.462	㎡	
背面部	平面積④	A =	=	3.675	㎡	
		V = 3.675 × 2.60	=	9.555	㎡	
控除量	控除量 点字ブロック	V = 0.61 × 0.92 × 0.09	=	-0.051	㎡	
控除後合計	控除後合計	V =	=	9.504	㎡	
合計	合計	V = 4.7 + 8.462 + 9.504	=	22.666	㎡	
22.67						
型枠	無筋構造物					
側部 外側	側面積①+②+③	A =	=	15.666	㎡	
地覆 内側	側面積③	A =	=	7.410	㎡	
階段 妻部	前面	A = 1.50 × 0.65	=	0.975	㎡	
		A = 0.25 × 3.693	=	0.923	㎡	
地覆 妻部		A = 0.30 × (0.10 + 0.35)	=	0.135	㎡	
地覆 傾斜部		A = 4.950 × 0.30	=	1.485	㎡	
階段 蹴上部		A = 1.20 × 0.15 × 13	=	2.340	㎡	

(12) 階段工 数量計算		[2号階段]			1式当り	
種別	細別・規格	算出式		単位	数量	
合計		A =	=	28.934	㎡	
28.93						
砕石基礎	t=10cm RC40	A = (0.35 + 0.05) × 0.30	=	0.120	㎡	
0.12						
段鼻部	磁器質タイル 100×100×8	N = (1.00/0.10) × 14段	=	140.000	枚	
	据付モルタル 1:3(練)	V = 0.11 × 1.00 × 0.01 × 14段	=	0.015	㎡	
0.02						
点字ブロック						
特殊ブロック設置工	視覚障害者 誘導用ブロック	300×300×60 点状ブロック	A = 0.61 × 0.92	=	0.561	㎡
0.56						

(12) 階段工 数量計算		[3号階段]			1式当り	
種別	細別・規格	算出式	単位	数量		
※各部面積等はCAD測定による						
階段工						
コンクリート	無筋構造物	$\sigma_{ck}=18N/mm^2$				
地覆部	側面積①	$A =$	$=$	0.945	㎡	
		$A =$	$=$	0.229	㎡	
		$A =$	$=$	1.174	㎡	
		$V = 1.174 \times 0.30 \times 2$	$=$	0.704	㎡	
階段部	側面積①	$A =$	$=$	0.945	㎡	
		$V = 0.945 \times 1.20$	$=$	1.134	㎡	
控除量	点字ブロック 上段	$V = 0.30 \times 0.92 \times 0.09$	$=$	-0.025	㎡	
控除後合計	控除後合計	$V =$	$=$	1.109	㎡	
合計	合計	$V = 0.704 + 1.109$	$=$	1.813	㎡	1.81
型枠	無筋構造物					
側部 外側	(側面積①+②)×2	$A = 1.174 \times 2$	$=$	2.348	㎡	
地覆 内側	側面積②×2	$A = 0.229 \times 2$	$=$	0.458	㎡	
階段 妻部	前面	$A = 1.80 \times 0.39$	$=$	0.702	㎡	
		$A = 1.80 \times 0.84$	$=$	1.512	㎡	
地覆 妻部		$A = 0.30 \times 0.10 \times 4$	$=$	0.120	㎡	
地覆 傾斜部		$A = 1.142 \times 0.30 \times 2$	$=$	0.685	㎡	
階段 蹴上部		$A = 1.20 \times 0.15 \times 3$	$=$	0.540	㎡	
合計		$A =$	$=$	6.365	㎡	6.37
均しコンクリート	$\sigma_{ck}=18N/mm^2$	$V = 1.60 \times 1.90 \times 0.05$	$=$	0.152	㎡	0.15
同上型枠		$A = (1.60 + 1.90) \times 2 \times 0.05$	$=$	0.350	㎡	0.35

(12) 階段工 数量計算		[3号階段]			1式当り	
種別	細別・規格	算出式	単位	数量		
砕石基礎	t=10cm RC40	$A = 1.60 \times 1.90$	$=$	3.040	㎡	3.04
段鼻部	磁器質タイル 垂れ付き段鼻 100×100×8	$N = (1.00/0.10) \times 4$ 段	$=$	40.000	枚	40
	据付モルタル 1:3(練)	$V = 0.11 \times 1.00 \times 0.01 \times 4$ 段	$=$	0.004	㎡	0.004
点字ブロック						
特殊ブロック設置工	視覚障害者 誘導用ブロック 点状ブロック	$A = 0.30 \times 0.92$	$=$	0.276	㎡	
		$A = 0.61 \times 0.92$	$=$	0.561	㎡	
		$A =$	$=$	0.837	㎡	0.84

(13) 2号調整地 流入可動堰数量計算		(1箇所あたり)				
	種別	細別・規格	算出式	単位	数量	
	■作業土工		※土工集計表へ			
	床掘					
	門柱部		$V = 3.10 \times 2.69 \times 0.90$	= 7.505	m ³	
	流入渠部		$V = (2.26+4.09) \times 1.83/2 \times 3.578$	= 20.789	m ³	
	合計		$V =$	= 28.294	m ³	28.29
	埋戻し					
	控除前			= 28.294	m ³	
	門柱部	控除量 (コマ型ﾌﾞﾛｯｸ基礎)	$-V = 2.90 \times 2.49 \times 0.60$	= -4.333	m ³	
		控除量 (敷モルタル)	$-V = 2.10 \times 1.84 \times 0.02$	= -0.077	m ³	
		控除量 (矩形マンホール)	$-V = 2.10 \times 1.84 \times (0.90-0.60-0.02)$	= -1.082	m ³	
	流入渠部	控除量 (ボックスカルバート)	$-V = 1.26 \times 1.46 \times 3.578$	= -6.582	m ³	
		控除量 (基礎コンクリート)	$-V = 1.46 \times 0.10 \times 3.578$	= -0.522	m ³	
		控除量 (敷モルタル)	$-V = 1.26 \times 0.02 \times 3.578$	= -0.090	m ³	
		控除量 (基礎砕石)	$-V = 1.46 \times 0.15 \times 3.578$	= -0.784	m ³	
		$\Sigma V =$	14.824	m ³	14.82	

(13) 2号調整地 流入可動堰数量計算		2				
	種別	細別・規格	算出式	単位	数量	
	門柱部矩形マンホール据付					
	ボックスカルバート	1800×1500×680	$N =$	= 1.000	本	1.00
		1800×1500×1800	$N =$	= 1.000	本	1.00
		1800×1500×1640	$N =$	= 1.000	本	1.00
	簡易床版	2100×1840×150	$N =$	= 1.000	枚	1.00
	支承材	ゴム支承 t=10mm	$A = 2.10 \times 1.04 - 1.80 \times 0.87 + 0.15 \times 0.15$	= 0.641	m ²	0.64
	嵩上げコンクリート (床版部)					
	コンクリート	鉄筋・無筋構造物 σck=24N/mm ²	$V =$	= 0.087	m ³	0.09
	型枠	鉄筋・無筋構造物	$A =$	= 1.082	m ²	1.08
	鉄筋	差筋 SD345 D13 L=130 N=15	$W = 0.13 \times 15 \times 0.995 \text{kg/m}$	= 1.940	t	0.002
	敷モルタル	t=20mm	$A = 2.10 \times 1.84 \times 0.02$	= 0.077	m ²	0.08
	底張コンクリート	σck=18N/mm ²	$V = (1.80 \times 1.50 - 0.15^2/2) \times 2 \times 4 \times 0.23$	= 0.611	m ³	0.61
	裏込コンクリート (流入可動堰～鋼板間)					
	コンクリート	無筋 σck=18N/mm ²	$V = 1.25 \times 0.35 \times 2.10$	= 0.919	m ³	0.92
型枠	鉄筋・無筋構造物	$A = 1.25 \times 0.35 \times 2$	= 0.875	m ²	0.88	

(13) 2号調整地 流入可動堰数量計算		3					
		種別	細別・規格	算出式	単位	数量	
		防護コンクリート					
		a. 門柱側防護コンクリート					
		コンクリート	無筋	$\sigma_{ck}=18N/mm^2$	$V = (2.10 \times 1.85 - 1.26 \times 1.46) \times 0.70$	= 1.432	m ³
		型枠	鉄筋・無筋 構造物		$A = 2.10 \times 1.85 - 1.26 \times 1.46 + 0.70 \times 1.85 \times 2$	= 4.635	m ²
		b. 既設マンホール側防護コンクリート					
		コンクリート	無筋	$\sigma_{ck}=18N/mm^2$	$V = (1.56 \times 1.90 - 1.26 \times 1.46) \times 0.25$	= 0.281	m ³
		型枠	鉄筋・無筋 構造物		$A = 1.56 \times 1.90 - 1.26 \times 1.46 + 1.90 \times 0.25 \times 2$	= 2.074	m ²
		防護コンクリート合計					
		コンクリート	無筋	$\sigma_{ck}=18N/mm^2$	$V = 1.432 + 0.281$	= 1.713	m ³
		型枠	鉄筋・無筋 構造物		$A = 4.635 + 2.074$	= 6.709	m ²
		階段コンクリート					
		コンクリート	無筋	$\sigma_{ck}=18N/mm^2$	$V = (0.60 \times 1.20 + 0.25 \times (1.00 + 0.80 + 0.60 + 0.40 + 0.20)) \times 0.70$	= 1.029	m ³
		型枠	鉄筋・無筋 構造物		$A = 1.20 \times 0.70 \times 2 + 0.60 \times 1.20 + 0.25 \times (1.00 + 0.80 + 0.60 + 0.40 + 0.20)$	= 3.150	m ²

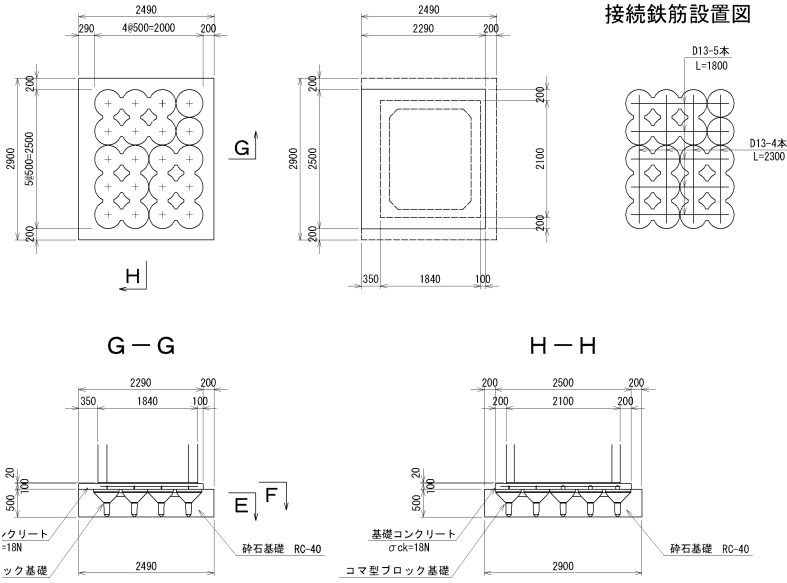
(13) 2号調整地 流入可動堰数量計算		4					
		種別	細別・規格	算出式	単位	数量	
		調整地流入渠					
		ボックスカルバート据付	L=4098				
			1000W×1200H L=1309	$N =$	= 3.000	本	3.00
		敷モルタル	t=20mm	$A = 1.26 \times 2.978 \times 0.02$	= 0.075	m ²	0.08
		基礎コンクリート					
		コンクリート	無筋	$\sigma_{ck}=18N/mm^2$	$V = 1.46 \times 2.978 \times 0.10$	= 0.435	m ³
		型枠	t=10cm	$A = 0.10 \times 2.978 \times 2$	= 0.596	m ²	0.60
		基礎碎石	RC-40	t=15cm	$A = 1.46 \times 2.978$	= 4.348	m ²
		FRP製梯子	W=300 L=2000		= 1.000	式	1.00
		昇降手摺			= 1.000	式	1.00
		鋼矢板撤去・処分					
		撤去重量	広幅10H型	$W = 96.0kg \times (+2.05m - 0.65m) \times 1.36m$	= 0.183	t	0.18
		ガス切断		$L = (2.05m - 0.65m) \times 2 + 1.36m$	= 4.160	m	4.16
		スクラップ			= 0.183	t	0.18

材料表

品名	規格	算式	数量	単位
コマ型ブロック基礎	φ500型(連結タイプ)	-	3	基
コマ型ブロック基礎	φ500型(単独タイプ)	-	2	基
基礎コンクリート	18N/mm ²	$2.29 \times 2.50 \times 0.10$	0.573	m ³
基礎コンクリート型枠		$(2.29 \times 2 + 2.50) \times 0.10$	0.708	m ²
砕石基礎	RC-40	$2.49 \times 2.90 \times 0.50 - (2 \times 0.02774 + 3 \times 0.1715)$	3.041	m ³
接続鉄筋	D13 L=1800	-	5	本
	D13 L=2300	-	4	本
	合計 D13	$(1.80 \times 5 + 2.30 \times 4) \times 0.995$	18.109	kg

種別	細別・規格	算出式	単位	数量
コマ型ブロック基礎		※別途計上		
コマ型ブロック基礎	φ500型(連結タイプ)	=	3	基
コマ型ブロック基礎	φ500型(単独タイプ)	=	2	基
基礎コンクリート	$\sigma_{ck}=18N/mm^2$	=	0.573	m ³
基礎コンクリート型枠		=	0.708	m ²
基礎砕石	RC-40 中詰砕石	=	3.041	m ³
鉄筋	SD345 D13	$W = (1.80 \times 5 + 2.30 \times 4) \times 0.995$	=	18.109
			t	0.018

接続鉄筋設置図



(14) 流入固定堰 数量計算		1			
種別	細別・規格	算出式	単位	数量	
■路側擁壁					
コンクリート	$\sigma_{ck}=18N/mm^2$				
控除前		$V = ((0.40+1.40)/2 \times 1.20 + 0.40 \times 0.30) \times 5.00 =$	6.000	m^3	
ボックスカルバート控除		$V = 1.26 \times 0.76 \times (0.424+1.057)/2 =$	-0.709	m^3	
控除後合計		$V =$	5.291	m^3	5.29
型枠					
鉄筋・無筋構造物					
控除前		$A = (1.50+0.30+1.562) \times 5.00 =$	16.810	m^2	
ボックスカルバート控除		$A = (0.76+0.989) \times 1.26 =$	-2.204	m^2	
控除後合計		$A =$	14.606	m^2	14.61
基礎砕石					
RC-40	t=15cm	$A = 1.60 \times 5.00 =$	8.000	m^2	8.00
鉄筋加工・組立					
防護柵へ計上					

(14) 流入固定堰 数量計算		2			
種別	細別・規格	算出式	単位	数量	
■調整地流入渠					
ボックスカルバート布設		$L =$	1.880	m	1.88
ボックスカルバート	BOX 1000W×500H L=940mm	$N =$	2	$本$	2
敷モルタル	t=2cm	$A = 1.26 \times 0.823 =$	1.037	m^2	1.04
基礎コンクリート	無筋 $\sigma_{ck}=18N/mm^2$	$V = 1.46 \times (0.823+0.723)/2 \times 0.10 =$	0.113	m^3	0.11
同上型枠		$A = (0.823+0.723)/2 \times 0.10 \times 2 =$	0.155	m^2	0.16
基礎砕石	RC-40 t=15cm	$A = 1.46 \times (0.723+0.598)/2 =$	0.964	m^2	0.96
■集水樹・側溝					
集水樹	500×1000 W=803kg	$=$	1.000	$本$	1.00
集水樹	500×500 W=484kg	$=$	1.000	$本$	1.00
自由勾配側溝	500×1000 W=535kg	$=$	1.000	$本$	1.00
グレーチング蓋	500×1000樹用 W=88kg	$=$	1.000	$枚$	1.00
グレーチング蓋	500×500樹用 W=36kg	$=$	1.000	$枚$	1.00
グレーチング蓋	500×1000側溝用 W=34kg	$=$	1.000	$枚$	1.00

(14) 流入固定堰 数量計算		3				
種別	細別・規格	算出式	単位	数量		
基礎砕石	RC-40	t=10cm				
	集水柵	500×1000	$A = (1.3m+0.1m) \times 0.72$	= 1.008	1.01	
	集水柵	500×500	$A = (0.72m+0.1m) \times 0.72$	= 0.590	0.59	
	自由勾配側溝	500×1000	$A = 1.00m \times 0.72$	= 0.720	0.72	
基礎コンクリート	無筋	$\sigma_{ck}=18N/mm^2$				
	集水柵	500×1000	$V = (1.30m+0.05m) \times 0.72 \times 0.10$	= 0.097	0.10	
	集水柵	500×500	$V = (0.72m+0.05m) \times 0.72 \times 0.10$	= 0.055	0.06	
	自由勾配側溝	500×1000	$V = 1.00m \times 0.72 \times 0.10$	= 0.072	0.07	
基礎コンクリート型枠						
	集水柵	500×1000	$A = (1.3m+0.05m+0.72m) \times 0.10$	= 0.207	0.21	
	集水柵	500×500	$A = (0.72m+0.05m+0.72m) \times 0.10$	= 0.149	0.15	
	自由勾配側溝	500×1000	$A = 1.00m \times 0.10$	= 0.100	0.10	
インバート コンクリート	無筋	$\sigma_{ck}=18N/mm^2$	$V = 3.02 \times 0.50 \times 0.096$			
	集水柵	500×1000	$V = 1.00 \times 0.50 \times 0.096$	= 0.048	0.05	
	集水柵	500×500	$V = 0.50 \times 0.50 \times 0.096$	= 0.024	0.02	
	自由勾配側溝	500×1000	$V = 1.00 \times 0.50 \times 0.096$	= 0.048	0.05	

(14) 流入固定堰 数量計算		4				
種別	細別・規格	算出式	単位	数量		
■流入固定堰						
コンクリート	無筋					
	$\sigma_{ck}=18N$	底盤部	$V = 2.00 \times 1.55 \times 0.20$	= 0.620		
		立上り部	$V = 0.30 \times (1.55+0.20) \times 0.736 \times 2 + 0.30 \times 1.00$	= 0.874		
		越流部	$\times 0.336$			
		合計	$V =$	= 1.494	1.49	
型枠	無筋構造物					
			$A = \frac{(1.55 \times 0.936 + 1.55 \times 0.736 - 0.30 \times 0.336) \times 2}{2}$	= 4.982		
			$A = \frac{(0.50 \times 0.936 + 0.20 \times 0.736 + 0.30 \times 0.40) \times 2 + 1.00 \times (0.536 + 0.336)}{2}$	= 2.342		
		合計	$A =$	= 7.324	7.32	
床盤グレーチング		h=44 すべり止めタイプ	$A = 1.25 \times 1.50$	= 1.875	1.88	
		設置重量	$W = 1.875 \times 51.1kg/m^2$	= 95.813	95.81	
メッシュフェンス	H1800	※メッシュフェンスに計上				
均しコンクリート	$\sigma_{ck}=18N/mm^2$	$V = 2.10 \times 1.55 \times 0.10$	= 0.326		0.33	
均しコンクリート型枠		$A = 1.55 \times 2 \times 0.10$	= 0.310		0.31	
鋼矢板撤去・処分						
	撤去重量	広幅10H型	$W = 96.0kg/m^2 \times 2.00 \times 0.786$	= 0.151	0.15	
	ガス切断		$L = 2.00 + 0.786 \times 2$	= 3.572	3.57	
	スクラップ			= 0.151	0.15	

(15) 流出ゲート 数量計算		(1箇所あたり)		1	
種別	細別・規格	算出式	単位	数量	
■作業土工					
※土工集計表へ					
床掘					
門柱部		$V = 3.10 \times 2.69 \times 0.90$	=	7.505	m ³
流入渠部		$V = (1.76 + 3.598) \times 1.837 / 2 \times 3.87$	=	19.046	m ³
合計		$V =$	=	26.551	m ³
				26.55	
埋戻し					
控除前			=	26.551	m ³
門柱部	控除量 (ハ型フック基礎)	$-V = 2.90 \times 2.49 \times 0.60$	=	-4.333	m ³
	控除量 (敷モルタル)	$-V = 2.10 \times 1.84 \times 0.02$	=	-0.077	m ³
	控除量 (矩形マンホール)	$-V = 2.10 \times 1.84 \times (0.90 - 0.60 - 0.02)$	=	-1.082	m ³
流入渠部	控除量 (ボックスカルバート)	$-V = 0.76 \times 0.76 \times 3.87$	=	-2.235	m ³
	控除量 (基礎コンクリート)	$-V = 0.96 \times 0.10 \times 3.87$	=	-0.372	m ³
	控除量 (敷モルタル)	$-V = 0.76 \times 0.02 \times 3.87$	=	-0.059	m ³
	控除量 (基礎砕石)	$-V = 0.96 \times 0.15 \times 3.87$	=	-0.557	m ³
			$\Sigma V =$	17.836	m ³
				17.84	

(15) 流出ゲート 数量計算		(1か所当り)		2	
種別	細別・規格	算出式	単位	数量	
門柱部矩形マンホール据付					
ボックスカルバート	1800×1500×680	$N =$	=	1.000	本
	1800×1500×1800	$N =$	=	1.000	本
	1800×1500×1640	$N =$	=	1.000	本
簡易床盤	2100×1840×150	$N =$	=	1.000	枚
支承材	ゴム支承	$t=10\text{mm}$	$A = 2.10 \times 1.04 - 1.80 \times 0.87 + 0.15 \times 0.15$	=	0.641
				m ²	0.64
高上げコンクリート (床版部)					
コンクリート	無筋	$\sigma_{ck}=24\text{N/mm}^2$	$V =$	=	0.087
				m ³	0.09
型枠	鉄筋・無筋構造物		$A =$	=	1.082
				m ²	1.08
鉄筋	差筋	SD345 D13 L=130 N=15	$W = 0.13 \times 15 \times 0.995\text{kg/m}$	=	1.940
				t	0.002
敷モルタル		$t=20\text{mm}$	$A = 2.10 \times 1.84 \times 0.02$	=	0.077
				m ²	0.08
底張コンクリート		$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	$V = (1.80 \times 1.50 - 0.15^2 / 2 \times 4) \times 0.23$	=	0.611
				m ³	0.61
裏込コンクリート (門柱・鋼矢板間)					
コンクリート	無筋	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	$V = 1.20 \times 0.35 \times 2.10$	=	0.882
				m ³	0.88
型枠	鉄筋・無筋構造物		$A = 1.20 \times 0.35 \times 2$	=	0.840
				m ²	0.84

(15) 流出ゲート 数量計算		3			
種別	細別・規格	算出式		単位	数量
防護コンクリート					
a. 門柱側防護コンクリート					
コンクリート	無筋	$\sigma_{ck}=18N/mm^2$	$V = ((2.10 \times 1.90 - 0.76 \times 0.76) \times 0.70)$	=	2.389 m ³
型枠	鉄筋・無筋構造物		$A = 2.10 \times 1.90 - 0.76 \times 0.76 + 0.70 \times 1.90 \times 2$	=	6.072 m ²
b. 既設ボックスカルバート側防護コンクリート					
コンクリート	無筋	$\sigma_{ck}=18N/mm^2$	$V = (1.06 \times 1.20 - 0.76 \times 0.76) \times 0.25$	=	0.174 m ³
型枠	鉄筋・無筋構造物		$A = 1.06 \times 1.20 - 0.76 \times 0.76 + 1.20 \times 0.25 \times 2$	=	1.294 m ²
防護コンクリート合計					
コンクリート	無筋	$\sigma_{ck}=18N/mm^2$	$V = 2.389 + 0.174$	=	2.563 m ³
型枠	鉄筋・無筋構造物		$A = 6.072 + 1.294$	=	7.366 m ²
階段コンクリート					
コンクリート	無筋	$\sigma_{ck}=18N/mm^2$	$V = (0.60 \times 1.20 + 0.25 \times (1.00 + 0.80 + 0.60 + 0.40 + 0.20)) \times 0.70$	=	1.029 m ³
型枠	鉄筋・無筋構造物		$A = 1.20 \times 0.70 \times 2 + 0.60 \times 1.20 \times 0.25 \times (1.00 + 0.80 + 0.60 + 0.40 + 0.20)$	=	3.150 m ²

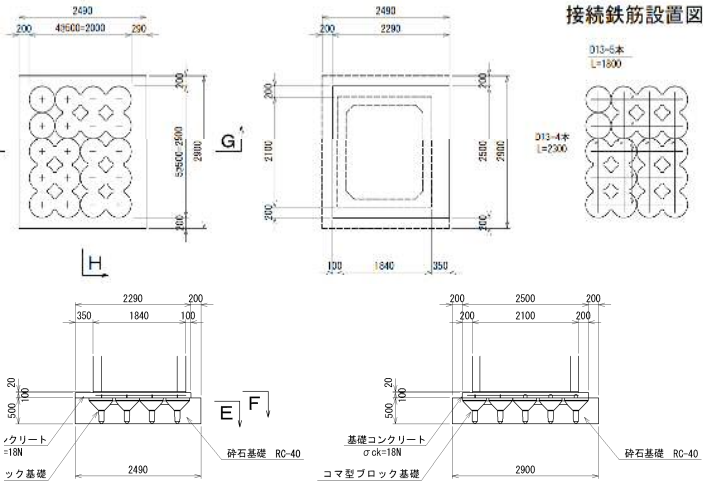
(15) 流出ゲート 数量計算		4				
種別	細別・規格	算出式		単位	数量	
調整地流出渠						
ボックスカルバート据付						
	L=4390					
	500W×500H L=1463	N =		=	3.000 本	
					3.00	
敷モルタル						
	t=20mm	A =	$0.76 \times 3.27 \times 0.02$	=	0.050 m ²	
					0.05	
基礎コンクリート						
コンクリート	無筋	$\sigma_{ck}=18N/mm^2$	$V = 0.96 \times 3.27 \times 0.10$	=	0.314 m ³	
					0.31	
	t=10cm					
型枠		A =	$0.10 \times 3.27 \times 2$	=	0.654 m ²	
					0.65	
基礎砕石						
	RC-40	t=15cm	A =	0.96×3.27	=	3.139 m ²
					3.14	
鋼矢板撤去・処分						
	撤去重量	広幅10H型	W =	$96.0kg \times (+2.05 - 0.603) \times 0.86$	=	0.119 t
					0.12	
	ガス切断		L =	$(2.05 - 0.603) \times 2 + 0.86$	=	3.754 m
					3.75	
	スクラップ				=	0.119 t
					0.12	

材料表

品名	規格	算式	数量	単位
コマ型ブロック基礎	φ500型(連結タイプ)	-	3	基
コマ型ブロック基礎	φ500型(単独タイプ)	-	2	基
基礎コンクリート	18N/mm ²	$2.29 \times 2.50 \times 0.10$	0.573	m ³
基礎コンクリート型枠		$(2.29 \times 2 + 2.50) \times 0.10$	0.708	m ²
砕石基礎	RC-40	$2.49 \times 2.30 \times 0.50 - 2 \times 0.0274 \times 0.115$	3.041	m ³
鉄筋鉄筋	D13	L=1800	5	本
	D13	L=2300	4	本
	合計 D13	$(1.80 \times 5 + 2.30 \times 4) \times 0.995$	18.109	t

種別	細別・規格	算出式	単位	数量
コマ型ブロック基礎				
コマ型ブロック基礎	φ500型(連結タイプ)	=	3 基	3
コマ型ブロック基礎	φ500型(単独タイプ)	=	2 基	2
基礎コンクリート	$\sigma_{ck}=18N/mm^2$	=	0.573 m ³	0.57
基礎コンクリート型枠		=	0.708 m ²	0.71
砕石基礎	中詰砕石	=	3.041 m ³	3.04
鉄筋	SD345 D13	$W = (1.80 \times 5 + 2.30 \times 4) \times 0.995$	=	18.109 t

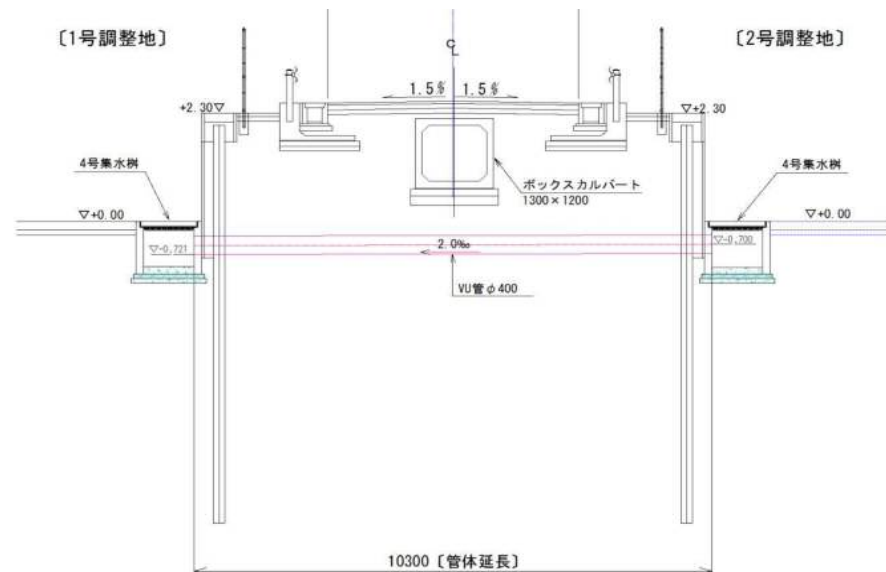
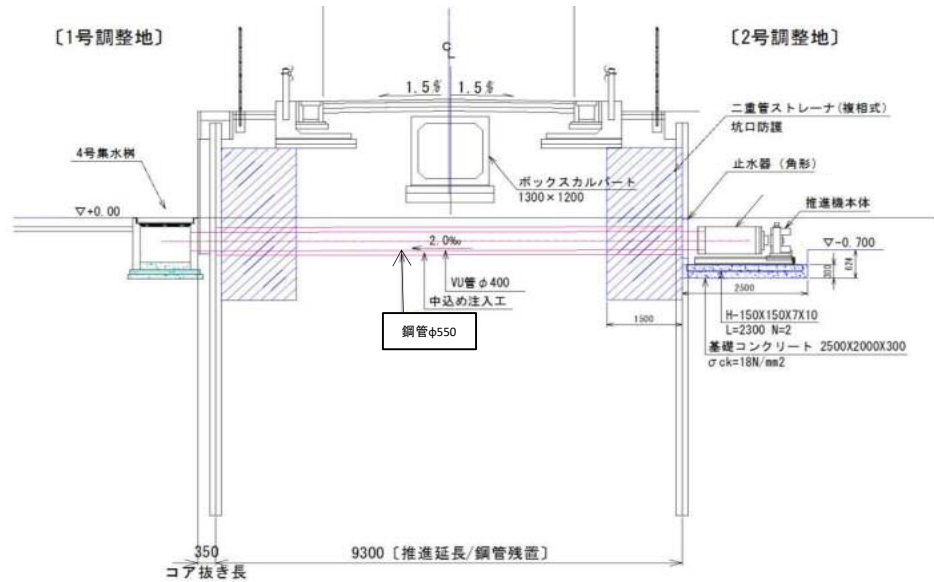
接続鉄筋設置図



コンクリート =18N	基礎コンクリート $\sigma_{ck}=18N$	砕石基礎 RC-40	コマ型ブロック基礎
----------------	-------------------------------	------------	-----------

鋼管推進工・連通管

名称	種別	算出式	単位	数量
◆鋼管削進工		ボーリング方式 一重ケーシング式		
		鋼管径550mm, 硬質塩化ビニル管径400mm		
◎延長	推進延長	砂質土・粘性土 = 9.300	m	9.30
		砂礫土 = ----	m	----
		ΣL = 9.300	m	9.30
	管渠延長	推進用鋼管 = 9.300	m	9.30
		硬質塩化ビニル管 = 10.300	m	10.30



鋼管推進工・連通管

名称	種別	算出式	単位	数量
◆管削進工	使用機種	9.300m(砂質・粘性土)		
		∴ベビーモール機種408を想定		
◎ さや管削進工	呼び径550mm	砂質土・粘性土 = 9.30	m	
		砂礫土 = ----	m	
		ΣL = 9.30	m	
	日進量	2.9m/日 = 2.90	m/日	
◎ 発生土処理	砂質土	$V = \pi / 4 \times 0.550^2 \times 9.300$ = 2.210	m ³	
	粘性土	= ----	m ³	
		ΣV = 2.210	m ³	2.21
◎ 滑材注入工			m	9.30
	(1m当り)	$V = \pi / 4 \times 0.550^2 \times 1$ = 0.238	m ³ /m	
◎ 塩ビ管挿入工	呼び径400mm	日進量10.4m/日	m	9.30
◎ 中詰注入工	中込モルタル	$\pi / 4 \times (0.550^2 - 0.400^2) \times 9.300$ = 1.041	m ³	1.04
	配合 (1m ³ 当り)	ポルトランドセメント = 500.0	kg	
		ベントナイト = 100.0	kg	
		水 = 0.8	m ³	

薬液注入工集計表（二重管ストレーナ工法）複相方式

注 入 箇 所	1本当り削孔長				1本当り 土被り長 m/本	1日当り 施工本数 本/日	1本当り 施工時間 分/本	1本当り注入材料			施工本数 本	総 注 入 量		
	粘性土 m/本	砂質土 m/本	レキ質土 m/本	削孔長 m/本				1次注入 % ³ /本	2次注入 % ³ /本	計 % ³ /本		1次注入 k ℓ	2次注入 k ℓ	計 k ℓ
【発進】連通管坑口防護		4.130		4.130	1.030	8.6	87.8	326.0	490.0	816	6.0	2.0	2.9	4.9
【到達】連通管坑口防護		4.130		4.130	1.030	8.6	87.8	326.0	490.0	816	6.0	2.0	2.9	4.9
計		8.260		8.260	2.060	17.200	175.600	652.000	980.000	1632.000	12.000	3.918	5.876	9.794

薬液注入工の計算（二重管ストレーナ複相方式）

入力シート

注入箇所		【発進】連通管坑口防護				
算式		3.90				
注入面積 m ²		3.90				
削孔長 m		平均N値 m				
土質	粘性土	4.130	土質	粘性土① 0≤N<4		
				粘性土② 4≤N<8		
				粘性土③ 8≤N<15		
	砂質土	4.130	土質	砂質土① 0≤N<10	8	3.100
				砂質土② 10≤N<30		
				砂質土③ 30≤N		
	砂礫土	4.130	土質	砂礫土① 10≤N<30		
				砂礫土② 30≤N<50		
				砂礫土③ 50≤N		
削孔長； 4.130		注入長； 3.100				

土質	N値	間隙率 ρ (%)	填充率 α (%)	注入率 (%)	注入比率		注入率	
					1次 (%)	2次 (%)	1次 (%)	2次 (%)
粘性土①	0~4	70	40	28.0	1.0	1.0	14.0	14.0
粘性土②	4~8	60	40	24.0	1.0	1.0	12.0	12.0
粘性土③	8~15							
砂質土①	0~10	45	90	40.5	1.0	1.5	16.2	24.3
砂質土②	10~30	45	90	40.5	1.0	2.5	11.6	28.9
砂質土③	30以上	35	90	31.5	1.0	3.5	7.0	24.5
砂礫土①	10~30	40	90	36.0	1.0	1.5	14.4	21.6
砂礫土②	30~50	40	90	36.0	1.0	1.5	14.4	21.6
砂礫土③	50以上	35	90	31.5	1.0	1.5	12.6	18.9

※注入比率は参考値である。

出典元：下水道用設計積算要領 管路施設(開削工法)編 2015年版

施工時間の算出

- 注入諸元
 (1) 機械準備時間 T1 (分/本)
 $T1 = 14.0$ (分/本)
 (2) 削孔時間 T2 (分/本)
 $T2 = \sum (\gamma 1 \times L0)$ (分/本)

土質名	γ1 (分/m)	削孔長 L0(m)	削孔時間 T2(分)
粘性土	4.0		
砂質土	5.0	4.130	20.65
砂礫土	8.0		
計		4.130	20.65

- (3) 注入時間 T3 (分/本)
 $T3 = Qs / qs = 816 / 16.0 = 51.0$ (分/本)
 qs : 単位時間当り作業量 (16.0 l/m)
 (4) 土被り引抜時間 T4 (分/本)
 $T4 = (\text{削孔長} - \text{注入高}) \times \gamma 2 = (4.130 - 3.100) \times 2.0 = 2.1$ (分/本)
 γ2 : 土被り引抜の単位作業時間 (2.0 分/m)
 (5) 1本当り施工時間 Ts (分/本)
 $Ts = T1 + T2 + T3 + T4 = 87.8$ (分/本)
 (6) 2セット1日当り施工本数 N (本/日)
 $N = (60 \times H) / Ts \times 2 = (60 \times 6.3) / 87.8 \times 2 = 8.6$ (本/日)
 H : 注入設備の1日当り実作業時間 (6.3 時間)

薬液注入工数量計算書

注入箇所 < 【発進】連通管坑口防護 >
 薬液注入量 (二重管ストレーナ複相方式)
 $V = v \cdot \rho \cdot \alpha$
 V : 注入量 (kl) 注入面積 3.900 m²
 v : 対象土量 (m³) 1本当り注入面積 0.650 m²
 ρ : 間隙率 注入本数 6本 ※ロッド配置図による
 α : 填充率

$Qs = v1 \cdot \lambda \cdot 1000$
 Qs : 1本当り注入量 (l)
 v1 : 1本当り対象土量 (m³)
 λ : 注入率 (λ = ρ · α)

土質名	平均 N値	対象土量 v1(m ³)	注入高 h (m)	間隙率 ρ (%)	填充率 α (%)	注入率 (%)	注入率		注入量			1本当り注入量			摘要
							1次 (%)	2次 (%)	1次注入 (kl)	2次注入 (kl)	注入量 (kl)	1次注入 (l)	2次注入 (l)	注入量 (l)	
粘性土①															
粘性土②															
粘性土③															
砂質土①	8	2.015 12.090	3.100	45	90	40.5	16.2	24.3	1.959	2.938	4.897	326	490	816	
砂質土②															
砂質土③															
砂礫土①															
砂礫土②															
砂礫土③															
合計		2.015 12.090	3.100						1.959	2.938	4.897	326	490	816	

薬液注入工の計算（二重管ストレーナ複相方式）

入力シート

注入箇所		【到達】連通管坑口防護				
算式		3.90				
注入面積 m ²		3.90				
削孔長 m		平均N値 m				
土質	粘性土	4.130	土質	粘性土① 0≦N<4		
				粘性土② 4≦N<8		
				粘性土③ 8≦N<15		
	砂質土	4.130	土質	砂質土① 0≦N<10	8	3.100
				砂質土② 10≦N<30		
				砂質土③ 30≦N		
	砂礫土	4.130	土質	砂礫土① 10≦N<30		
				砂礫土② 30≦N<50		
				砂礫土③ 50≦N		
削孔長； 4.130		注入長； 3.100				

土質	N値	間隙率 ρ (%)	填充率 α (%)	注入率 (%)	注入比率		注入率	
					1次 (%)	2次 (%)	1次 (%)	2次 (%)
粘性土①	0~4	70	40	28.0	1.0	1.0	14.0	14.0
粘性土②	4~8	60	40	24.0	1.0	1.0	12.0	12.0
粘性土③	8~15							
砂質土①	0~10	45	90	40.5	1.0	1.5	16.2	24.3
砂質土②	10~30	45	90	40.5	1.0	2.5	11.6	28.9
砂質土③	30以上	35	90	31.5	1.0	3.5	7.0	24.5
砂礫土①	10~30	40	90	36.0	1.0	1.5	14.4	21.6
砂礫土②	30~50	40	90	36.0	1.0	1.5	14.4	21.6
砂礫土③	50以上	35	90	31.5	1.0	1.5	12.6	18.9

※注入比率は参考値である。

出典元：下水道用設計積算要領 管路施設(開削工法)編 2015年版

施工時間の算出

- 注入諸元
 (1) 機械準備時間 T1 (分/本)
 $T1 = 14.0$ (分/本)
 (2) 削孔時間 T2 (分/本)
 $T2 = \sum (\gamma 1 \times L0)$ (分/本)

土質名	γ1 (分/m)	削孔長 L0(m)	削孔時間 T2(分)
粘性土	4.0		
砂質土	5.0	4.130	20.65
砂礫土	8.0		
計		4.130	20.65

- (3) 注入時間 T3 (分/本)
 $T3 = Qs / qs = 816 / 16.0 = 51.0$ (分/本)
 qs : 単位時間当り作業量 (16.0 l/m)
 (4) 土被り引抜時間 T4 (分/本)
 $T4 = (\text{削孔長} - \text{注入高}) \times \gamma 2 = (4.130 - 3.100) \times 2.0 = 2.1$ (分/本)
 γ2 : 土被り引抜の単位作業時間 (2.0 分/m)
 (5) 1本当り施工時間 Ts (分/本)
 $Ts = T1 + T2 + T3 + T4 = 87.8$ (分/本)
 (6) 2セット1日当り施工本数 N (本/日)
 $N = (60 \times H) / Ts \times 2 = (60 \times 6.3) / 87.8 \times 2 = 8.6$ (本/日)
 H : 注入設備の1日当り実作業時間 (6.3 時間)

薬液注入工数量計算書

注入箇所 < 【到達】連通管坑口防護 >
 薬液注入量 (二重管ストレーナ複相方式)
 $V = v \cdot \rho \cdot \alpha$
 V : 注入量 (kl) 注入面積 3.900 m²
 v : 対象土量 (m³) 1本当り注入面積 0.650 m²
 ρ : 間隙率 注入本数 6本 ※ロッド配置図による
 α : 填充率

$Qs = v1 \cdot \lambda \cdot 1000$
 Qs : 1本当り注入量 (l)
 v1 : 1本当り対象土量 (m³)
 λ : 注入率 (λ = ρ · α)

土質名	平均 N値	対象土量 v1(m ³)	注入高 h (m)	間隙率 ρ (%)	填充率 α (%)	注入率 (%)	注入率		注入量		1本当り注入量			摘要
							1次 (%)	2次 (%)	1次注入 (kl)	2次注入 (kl)	注入量 (kl)	1次注入 (l)	2次注入 (l)	
粘性土①														
粘性土②														
粘性土③														
砂質土①	8	2.015 12.090	3.100	45	90	40.5	16.2	24.3	1.959	2.938	4.897	326	490	816
砂質土②														
砂質土③														
砂礫土①														
砂礫土②														
砂礫土③														
合計		2.015 12.090	3.100						1.959	2.938	4.897	326	490	816

(18) 2号調整地 コマ型ブロック基礎数量計算				[1号階段・傾斜路2号擁壁部]				1																																																																																																																																									
材料表 <table border="1"> <thead> <tr> <th>品名</th> <th>規格</th> <th>算式</th> <th>数量</th> <th>単</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>コマ型ブロック基礎</td> <td>φ500型(連結タイプ)</td> <td>—</td> <td>44</td> <td>基</td> </tr> <tr> <td>コマ型ブロック基礎</td> <td>φ500型(単独タイプ)</td> <td>—</td> <td>10</td> <td>基</td> </tr> <tr> <td>基礎コンクリート</td> <td>18N/mm²</td> <td>68.88m²×0.10</td> <td>6.90</td> <td>m³</td> </tr> <tr> <td>基礎コンクリート型枠</td> <td></td> <td>64.04m²×0.10</td> <td>6.40</td> <td>m²</td> </tr> <tr> <td>碎石基礎</td> <td>RC-40</td> <td>83.14m²×0.50 (44×0.1715+10×0.02774)</td> <td>33.75</td> <td>m³</td> </tr> <tr> <td>接鉄鉄筋</td> <td>D13</td> <td>—</td> <td>257.12</td> <td>kg</td> </tr> </tbody> </table> <p>※基礎コンクリート、碎石基礎平面積はCAD測定による</p>				品名	規格	算式	数量	単	コマ型ブロック基礎	φ500型(連結タイプ)	—	44	基	コマ型ブロック基礎	φ500型(単独タイプ)	—	10	基	基礎コンクリート	18N/mm ²	68.88m ² ×0.10	6.90	m ³	基礎コンクリート型枠		64.04m ² ×0.10	6.40	m ²	碎石基礎	RC-40	83.14m ² ×0.50 (44×0.1715+10×0.02774)	33.75	m ³	接鉄鉄筋	D13	—	257.12	kg	<table border="1"> <thead> <tr> <th>種別</th> <th>細別・規格</th> <th>算出式</th> <th>単位</th> <th>数量</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td colspan="5">■作業土工</td> </tr> <tr> <td colspan="5">※土工集計表へ</td> </tr> <tr> <td>床掘</td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> </tr> <tr> <td></td> <td>床掘面積</td> <td>A = ※碎石基礎範囲とする</td> <td>= 83.14</td> <td>m²</td> </tr> <tr> <td></td> <td>床掘深さ</td> <td>h = 基礎コンクリート厚さ+碎石基礎厚さとする</td> <td>= 0.600</td> <td>m</td> </tr> <tr> <td></td> <td>床掘</td> <td>V = 83.14×0.6</td> <td>= 49.884</td> <td>m³ 49.88</td> </tr> <tr> <td></td> <td>埋戻し</td> <td></td> <td></td> <td></td> </tr> <tr> <td></td> <td>控除前</td> <td></td> <td>= 49.884</td> <td>m³</td> </tr> <tr> <td></td> <td>控除量</td> <td>碎石基礎部</td> <td>V = 83.14×0.50</td> <td>= -41.570</td> <td>m³</td> </tr> <tr> <td></td> <td></td> <td>基礎コンクリート</td> <td>V = ※材量表より</td> <td>= -6.900</td> <td>m³</td> </tr> <tr> <td></td> <td>控除後合計</td> <td>V =</td> <td>ΣV = 1.414</td> <td>m³ 1.41</td> </tr> <tr> <td colspan="5">コマ型ブロック基礎</td> </tr> <tr> <td></td> <td>コマ型ブロック基礎</td> <td>φ500型(連結タイプ)</td> <td>N = ※材量表より</td> <td>= 44</td> <td>基 44</td> </tr> <tr> <td></td> <td>コマ型ブロック基礎</td> <td>φ500型(単独タイプ)</td> <td>N = ※材量表より</td> <td>= 10</td> <td>基 10</td> </tr> <tr> <td></td> <td>基礎コンクリート</td> <td>σ_{ck}=18N/mm²</td> <td>V = ※材量表より</td> <td>= 6.900</td> <td>m³ 6.90</td> </tr> <tr> <td></td> <td>基礎コンクリート型枠</td> <td></td> <td>A = ※材量表より</td> <td>= 6.400</td> <td>m² 6.40</td> </tr> <tr> <td></td> <td>基礎碎石</td> <td>RC-40 中詰碎石</td> <td>V = ※材量表より</td> <td>= 33.750</td> <td>m³ 33.75</td> </tr> <tr> <td></td> <td>鉄筋</td> <td>SD345 D13</td> <td>W = ※材量表より</td> <td>= 257.120</td> <td>t 0.257</td> </tr> </tbody> </table>				種別	細別・規格	算出式	単位	数量	■作業土工					※土工集計表へ					床掘						床掘面積	A = ※碎石基礎範囲とする	= 83.14	m ²		床掘深さ	h = 基礎コンクリート厚さ+碎石基礎厚さとする	= 0.600	m		床掘	V = 83.14×0.6	= 49.884	m ³ 49.88		埋戻し					控除前		= 49.884	m ³		控除量	碎石基礎部	V = 83.14×0.50	= -41.570	m ³			基礎コンクリート	V = ※材量表より	= -6.900	m ³		控除後合計	V =	ΣV = 1.414	m ³ 1.41	コマ型ブロック基礎						コマ型ブロック基礎	φ500型(連結タイプ)	N = ※材量表より	= 44	基 44		コマ型ブロック基礎	φ500型(単独タイプ)	N = ※材量表より	= 10	基 10		基礎コンクリート	σ _{ck} =18N/mm ²	V = ※材量表より	= 6.900	m ³ 6.90		基礎コンクリート型枠		A = ※材量表より	= 6.400	m ² 6.40		基礎碎石	RC-40 中詰碎石	V = ※材量表より	= 33.750	m ³ 33.75		鉄筋	SD345 D13	W = ※材量表より	= 257.120	t 0.257
品名	規格	算式	数量	単																																																																																																																																													
コマ型ブロック基礎	φ500型(連結タイプ)	—	44	基																																																																																																																																													
コマ型ブロック基礎	φ500型(単独タイプ)	—	10	基																																																																																																																																													
基礎コンクリート	18N/mm ²	68.88m ² ×0.10	6.90	m ³																																																																																																																																													
基礎コンクリート型枠		64.04m ² ×0.10	6.40	m ²																																																																																																																																													
碎石基礎	RC-40	83.14m ² ×0.50 (44×0.1715+10×0.02774)	33.75	m ³																																																																																																																																													
接鉄鉄筋	D13	—	257.12	kg																																																																																																																																													
種別	細別・規格	算出式	単位	数量																																																																																																																																													
■作業土工																																																																																																																																																	
※土工集計表へ																																																																																																																																																	
床掘																																																																																																																																																	
	床掘面積	A = ※碎石基礎範囲とする	= 83.14	m ²																																																																																																																																													
	床掘深さ	h = 基礎コンクリート厚さ+碎石基礎厚さとする	= 0.600	m																																																																																																																																													
	床掘	V = 83.14×0.6	= 49.884	m ³ 49.88																																																																																																																																													
	埋戻し																																																																																																																																																
	控除前		= 49.884	m ³																																																																																																																																													
	控除量	碎石基礎部	V = 83.14×0.50	= -41.570	m ³																																																																																																																																												
		基礎コンクリート	V = ※材量表より	= -6.900	m ³																																																																																																																																												
	控除後合計	V =	ΣV = 1.414	m ³ 1.41																																																																																																																																													
コマ型ブロック基礎																																																																																																																																																	
	コマ型ブロック基礎	φ500型(連結タイプ)	N = ※材量表より	= 44	基 44																																																																																																																																												
	コマ型ブロック基礎	φ500型(単独タイプ)	N = ※材量表より	= 10	基 10																																																																																																																																												
	基礎コンクリート	σ _{ck} =18N/mm ²	V = ※材量表より	= 6.900	m ³ 6.90																																																																																																																																												
	基礎コンクリート型枠		A = ※材量表より	= 6.400	m ² 6.40																																																																																																																																												
	基礎碎石	RC-40 中詰碎石	V = ※材量表より	= 33.750	m ³ 33.75																																																																																																																																												
	鉄筋	SD345 D13	W = ※材量表より	= 257.120	t 0.257																																																																																																																																												

(18) 2号調整地 コマ型ブロック基礎数量計算				[管理用スロープ1号擁壁部]				2																																																																																																																																									
材料表 <table border="1"> <thead> <tr> <th>品名</th> <th>規格</th> <th>算式</th> <th>数量</th> <th>単</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>コマ型ブロック基礎</td> <td>φ500型(連結タイプ)</td> <td>—</td> <td>30</td> <td>基</td> </tr> <tr> <td>コマ型ブロック基礎</td> <td>φ500型(単独タイプ)</td> <td>—</td> <td>13</td> <td>基</td> </tr> <tr> <td>基礎コンクリート</td> <td>18N/mm²</td> <td>49.82m²×0.10</td> <td>4.98</td> <td>m³</td> </tr> <tr> <td>基礎コンクリート型枠</td> <td></td> <td>50.85m²×0.10</td> <td>5.09</td> <td>m²</td> </tr> <tr> <td>碎石基礎</td> <td>RC-40</td> <td>60.07m²×0.50 (30×0.1715+13×0.02774)</td> <td>24.53</td> <td>m³</td> </tr> <tr> <td>接鉄鉄筋</td> <td>D13</td> <td>—</td> <td>178.42</td> <td>kg</td> </tr> </tbody> </table> <p>※基礎コンクリート、碎石基礎平面積はCAD測定による</p>				品名	規格	算式	数量	単	コマ型ブロック基礎	φ500型(連結タイプ)	—	30	基	コマ型ブロック基礎	φ500型(単独タイプ)	—	13	基	基礎コンクリート	18N/mm ²	49.82m ² ×0.10	4.98	m ³	基礎コンクリート型枠		50.85m ² ×0.10	5.09	m ²	碎石基礎	RC-40	60.07m ² ×0.50 (30×0.1715+13×0.02774)	24.53	m ³	接鉄鉄筋	D13	—	178.42	kg	<table border="1"> <thead> <tr> <th>種別</th> <th>細別・規格</th> <th>算出式</th> <th>単位</th> <th>数量</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td colspan="5">■作業土工</td> </tr> <tr> <td colspan="5">※土工集計表へ</td> </tr> <tr> <td>床掘</td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> </tr> <tr> <td></td> <td>床掘面積</td> <td>A = ※碎石基礎範囲とする</td> <td>= 60.07</td> <td>m²</td> </tr> <tr> <td></td> <td>床掘深さ</td> <td>h = 基礎コンクリート厚さ+碎石基礎厚さとする</td> <td>= 0.600</td> <td>m</td> </tr> <tr> <td></td> <td>床掘</td> <td>V = 60.07×0.6</td> <td>= 36.042</td> <td>m³ 36.04</td> </tr> <tr> <td></td> <td>埋戻し</td> <td></td> <td></td> <td></td> </tr> <tr> <td></td> <td>控除前</td> <td></td> <td>= 36.042</td> <td>m³</td> </tr> <tr> <td></td> <td>控除量</td> <td>碎石基礎部</td> <td>V = 60.07×0.50</td> <td>= -30.035</td> <td>m³</td> </tr> <tr> <td></td> <td></td> <td>基礎コンクリート</td> <td>V = ※材量表より</td> <td>= -4.980</td> <td>m³</td> </tr> <tr> <td></td> <td>控除後合計</td> <td>V =</td> <td>ΣV = 1.027</td> <td>m³ 1.03</td> </tr> <tr> <td colspan="5">コマ型ブロック基礎</td> </tr> <tr> <td></td> <td>コマ型ブロック基礎</td> <td>φ500型(連結タイプ)</td> <td>N = ※材量表より</td> <td>= 30</td> <td>基 30</td> </tr> <tr> <td></td> <td>コマ型ブロック基礎</td> <td>φ500型(単独タイプ)</td> <td>N = ※材量表より</td> <td>= 13</td> <td>基 13</td> </tr> <tr> <td></td> <td>基礎コンクリート</td> <td>σ_{ck}=18N/mm²</td> <td>V = ※材量表より</td> <td>= 4.980</td> <td>m³ 4.98</td> </tr> <tr> <td></td> <td>基礎コンクリート型枠</td> <td></td> <td>A = ※材量表より</td> <td>= 5.090</td> <td>m² 5.09</td> </tr> <tr> <td></td> <td>基礎碎石</td> <td>RC-40 中詰碎石</td> <td>V = ※材量表より</td> <td>= 24.530</td> <td>m³ 24.53</td> </tr> <tr> <td></td> <td>鉄筋</td> <td>SD345 D13</td> <td>W = ※材量表より</td> <td>= 178.420</td> <td>t 0.178</td> </tr> </tbody> </table>				種別	細別・規格	算出式	単位	数量	■作業土工					※土工集計表へ					床掘						床掘面積	A = ※碎石基礎範囲とする	= 60.07	m ²		床掘深さ	h = 基礎コンクリート厚さ+碎石基礎厚さとする	= 0.600	m		床掘	V = 60.07×0.6	= 36.042	m ³ 36.04		埋戻し					控除前		= 36.042	m ³		控除量	碎石基礎部	V = 60.07×0.50	= -30.035	m ³			基礎コンクリート	V = ※材量表より	= -4.980	m ³		控除後合計	V =	ΣV = 1.027	m ³ 1.03	コマ型ブロック基礎						コマ型ブロック基礎	φ500型(連結タイプ)	N = ※材量表より	= 30	基 30		コマ型ブロック基礎	φ500型(単独タイプ)	N = ※材量表より	= 13	基 13		基礎コンクリート	σ _{ck} =18N/mm ²	V = ※材量表より	= 4.980	m ³ 4.98		基礎コンクリート型枠		A = ※材量表より	= 5.090	m ² 5.09		基礎碎石	RC-40 中詰碎石	V = ※材量表より	= 24.530	m ³ 24.53		鉄筋	SD345 D13	W = ※材量表より	= 178.420	t 0.178
品名	規格	算式	数量	単																																																																																																																																													
コマ型ブロック基礎	φ500型(連結タイプ)	—	30	基																																																																																																																																													
コマ型ブロック基礎	φ500型(単独タイプ)	—	13	基																																																																																																																																													
基礎コンクリート	18N/mm ²	49.82m ² ×0.10	4.98	m ³																																																																																																																																													
基礎コンクリート型枠		50.85m ² ×0.10	5.09	m ²																																																																																																																																													
碎石基礎	RC-40	60.07m ² ×0.50 (30×0.1715+13×0.02774)	24.53	m ³																																																																																																																																													
接鉄鉄筋	D13	—	178.42	kg																																																																																																																																													
種別	細別・規格	算出式	単位	数量																																																																																																																																													
■作業土工																																																																																																																																																	
※土工集計表へ																																																																																																																																																	
床掘																																																																																																																																																	
	床掘面積	A = ※碎石基礎範囲とする	= 60.07	m ²																																																																																																																																													
	床掘深さ	h = 基礎コンクリート厚さ+碎石基礎厚さとする	= 0.600	m																																																																																																																																													
	床掘	V = 60.07×0.6	= 36.042	m ³ 36.04																																																																																																																																													
	埋戻し																																																																																																																																																
	控除前		= 36.042	m ³																																																																																																																																													
	控除量	碎石基礎部	V = 60.07×0.50	= -30.035	m ³																																																																																																																																												
		基礎コンクリート	V = ※材量表より	= -4.980	m ³																																																																																																																																												
	控除後合計	V =	ΣV = 1.027	m ³ 1.03																																																																																																																																													
コマ型ブロック基礎																																																																																																																																																	
	コマ型ブロック基礎	φ500型(連結タイプ)	N = ※材量表より	= 30	基 30																																																																																																																																												
	コマ型ブロック基礎	φ500型(単独タイプ)	N = ※材量表より	= 13	基 13																																																																																																																																												
	基礎コンクリート	σ _{ck} =18N/mm ²	V = ※材量表より	= 4.980	m ³ 4.98																																																																																																																																												
	基礎コンクリート型枠		A = ※材量表より	= 5.090	m ² 5.09																																																																																																																																												
	基礎碎石	RC-40 中詰碎石	V = ※材量表より	= 24.530	m ³ 24.53																																																																																																																																												
	鉄筋	SD345 D13	W = ※材量表より	= 178.420	t 0.178																																																																																																																																												

材料表

品名	規格	算式	数量	単位
コマ型ブロック基礎	φ500型(連結タイプ)	—	9	基
コマ型ブロック基礎	φ500型(単独タイプ)	—	4	基
基礎コンクリート	18k/mm ²	15.37m ² ×0.10	1.54	m ³
基礎コンクリート型枠		9.88m×0.10	0.99	m ²
砕石基礎	RC-40	17.90m ² ×0.50 (9×0.1715+4×0.02774)	7.30	m ³
接鉄鉄筋	D13	—	53.93	kg

※基礎コンクリート、砕石基礎の面積はCAD測定による

種別	細別・規格	算出式	単位	数量
■作業土工				
※土工集計表へ				
床掘				
	床掘面積	A = ※砕石基礎範囲とする = 17.90	m ²	
	床掘深さ	h = 基礎コンクリート厚さ+砕石基礎厚さとする = 0.600	m	
	床掘	V = 17.9×0.6 = 10.740	m ³	10.74
	埋戻し			
	控除前		= 10.740	m ³
	控除量	砕石基礎部 V = 17.9×0.50 = -8.950	m ³	
		基礎コンクリート V = ※材量表より = -1.540	m ³	
	控除後合計	V = ΣV = 0.250	m ³	0.25
コマ型ブロック基礎				
	コマ型ブロック基礎	φ500型(連結タイプ) N = ※材量表より = 9	基	9
	コマ型ブロック基礎	φ500型(単独タイプ) N = ※材量表より = 4	基	4
	基礎コンクリート	σck=18N/mm ² V = ※材量表より = 1.540	m ³	1.54
	基礎コンクリート型枠	A = ※材量表より = 0.990	m ²	0.99
	基礎砕石	RC-40 中詰砕石 V = ※材量表より = 7.300	m ³	7.30
	鉄筋	SD345 D13 W = ※材量表より = 53.930	t	0.054