数　　量　　計　　算

狭山市　道路維持課

数 量 総 括 表 (1)

工 種	種 別	規 格	単 位	数量		備 考
				数 量	設計数量	
道路維持・修繕						
舗装切断工	舗装切断工	t=10cmまで	m	179.2	179	
	汚泥処分		㎥	0.23	0.2	
	汚泥運搬		台	1.00	1	
	土間コンクリート切断		m	14.20	14.0	
道路土工	掘削	掘削 地山	㎥	97.00	97	
		土砂運搬	㎥	97.00	97	
		残土処分	㎥	97.00	97	
		埋戻し（再生砂）	㎥	12.16	12	
排水構造物工	L型側溝工	標準	m	157.90	158	
		切下げ	m	14.20	14	
		浸透桝	基	5.00	5	
舗装工	表層	再生密粒(13)5cm	㎡	91.53	92	
舗装工	表層	再生密粒(13)5cm	㎡	54.63	55	
	上層路盤	RM(40-0)15cm	㎡	91.53	92	
	下層路盤	RC(40-0)19cm	㎡	91.53	92	
	不陸整正	RM(40-0)	㎡	54.63	55	
撤去工	舗装版取壊し	t=5cm	㎡	146.16	146	
	As塊運搬	D＝7.3km	㎥	7.31	7	
	As塊処分		t	17.17	17	
	Con土間破砕		㎡	4.97	5.0	
管渠工	ＶＵ管敷設	Φ200	m	79.20	79	
	砂基礎	t=200mm	㎥	15.12	15	
	側壁削孔		箇所	8.00	8	
土留め工	H型鋼引抜・圧入		本	37.00	37	
	コンクリート板設置		枚	104.00	104	
電気通信設備	電気設備		式	1.00	1	
交通誘導警備員	交通誘導警備	交通誘導警備B	人	57.3	58.0	

１．舗装切断工　　切断延長L＝179.15m

（１）舗装切断

179.15 ＝ (78.7-0.9)+(80.2-0.45)+3.3*2+3.3*2+2.8*3 ＝ 179.2 m

（２）アスファルト切断濁水処分費

179.2 × 0.13 ÷ 100 ＝ 0.23 ㎥

（３）アスファルト切断濁水運搬費

0.23 × 1,100 ＝ 253.00 kg

運搬距離10kmまで2ｔDT ＝ 1.00 台

（４）土間コンクリート切断 ＝ 14.2 m

２．土工　標準(図面上側) 77.8 m　標準(図面下側) 75.6 m　乗入 14.2 m　浸透桝 5.0 基

（１）掘削　　(78.7-0.9)　　(79.2-0.9*4)

土留移設工

33.8 × 0.30 × 1.00 ＝ 10.14 ㎥

L型側溝一般部(図面上側)

77.8 × 3.00 ÷ 10 ＝ 23.34 ㎥

L型側溝乗入部

14.2 × 3.35 ÷ 10 ＝ 4.76 ㎥

浸透桝

5.0 × 2.68 ＝ 13.40 ㎥

雨水管渠

75.6 × 0.60 × 1.0 ＝ 45.36 ㎥

合計 ＝ 97.00 ㎥

（２）土砂運搬

（１）掘削 合計 ＝ 97.00 ㎥

（３）残土処分

（１）掘削 合計 ＝ 97.00 ㎥

（４）埋戻し（再生砂）

管路部 ① 75.6 × 0.35 × 0.70 － 2.7688 ＝ 15.75 ㎥

道路部 ② 75.6 × 0.25 × 0.61 ＝ 11.53 ㎥

控除分（管砂基礎）

75.6 × 0.2 ＝ -15.12 ㎥

合計 ＝ 12.16 ㎥

３．排水構造物工

（１）一般部

材料・据付・敷モル・基礎砕石含む

157.9 ＝ 157.90 m

コンクリート

157.9 × 3.50 ÷ 100 ＝ 5.53 ㎥

型枠

157.9 × 20.00 ÷ 100 ＝ 31.58 ㎥

３．排水構造物工

（２）乗入部

材料・据付・敷モル・基礎砕石含む

14.2 ＝ 14.20 m

コンクリート

14.2 × 7.00 ÷ 100 ＝ 0.99 ㎥

型枠

14.2 × 40.00 ÷ 100 ＝ 5.68 ㎥

（３）Ｌ型浸透桝 ＝ 5 基

４．舗装工 延長 165.80 m 幅 0.5 m 浸透桝部 8.63 ㎡

舗装打替部 54.63 ㎡

（１）表層工 （W＝1.4未満）

165.80 × 0.50 ＋ 8.63 ＝ 91.53 ㎡

（１）’表層工 （W＝3.0超）

舗装打ち換え部 ＝ 54.63 ㎡

（２）上層路盤 RM40-0 路盤厚さ15cm

165.80 × 0.50 ＋ 8.63 ＝ 91.53 ㎡

（３）下層路盤 RC40-0 路盤厚さ19cm

165.80 × 0.50 ＋ 8.63 ＝ 91.53 ㎡

（４）不陸整正 RM40-0

舗装打替部 ＝ 54.63 ㎡

５．撤去工 延長 165.80 m 幅 0.5 m 浸透桝部 8.63 ㎡

舗装打替部 54.63 ㎡

（１）舗装版取壊し

165.80 × 0.50 ＋ 8.63 ＋ 54.6 ＝ 146.16 ㎡

（２）As塊運搬

（ 165.80 × 0.50 ＋ 8.63 ＋ 54.6 ） × 0.05 ＝ 7.31 ㎥

（３）As塊処分

（ 165.80 × 0.50 ＋ 8.6 ＋ 54.6 ） × 0.05 × 2.35 ＝ 17.17 t

（４）Con土間破砕

14.2 × 0.35 ＝ 4.97 ㎡

５．土留め撤去・再設置工 延長 33.8 m 1スパン 0.94 m

（１）H型鋼設置（H100*100*6*8）

L=1200 ① 1 ＋ ② 2 ＝ 3 本

L=1500 ③ 1 ＝ 1 本

L=1800 ③ 5 ＋ ④ 3 ＋ ⑤ 6 ＋ ⑥ 3 ＋ ⑦ 12 ＝ 29 本

L=2100 ④ 1 ＋ ⑤ 1 ＋ ⑥ 1 ＋ ⑦ 1 ＝ 4 本

（２）コンクリート平板撤去再設置

① 2 ＋ ② 6 ＋ ③ 15 ＋ ④ 12 ＋ ⑤ 21

＋ ⑥ 12 ＋ ⑦ 36 ＝ 104 枚

（３）モルタル工

モルタル充填一か所（㎥） 0.01 × 37 = 0.37 ㎥

６．雨水管渠工

ＶＵφ２００ L ＝ 79.2 m

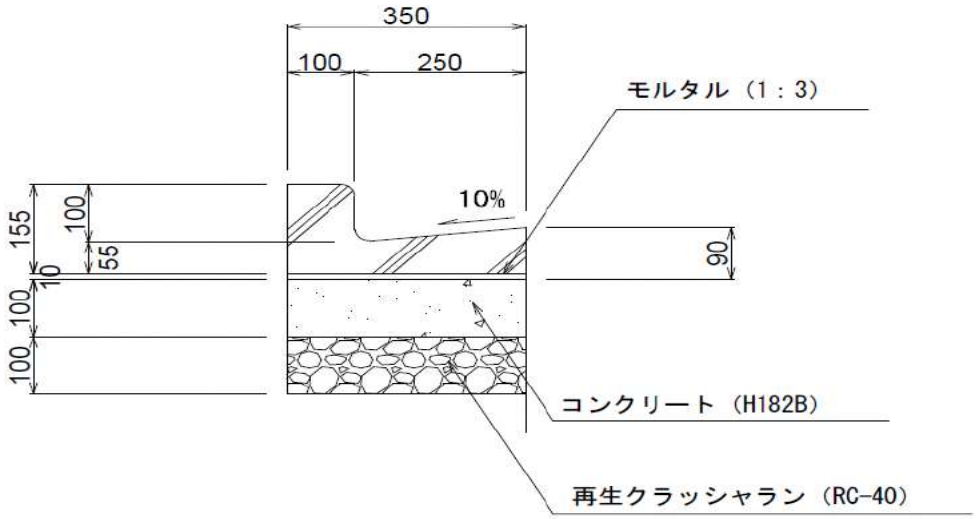
砂基礎 79.2 － 0.9 × 4 ＝ 75.6 m × 0.2 15.12 ㎥

側壁削孔 8 箇所

単　位　数　量

Ｌ型側溝工	Ｌ２５０Ａ（一般部）

□250A型（一般部）



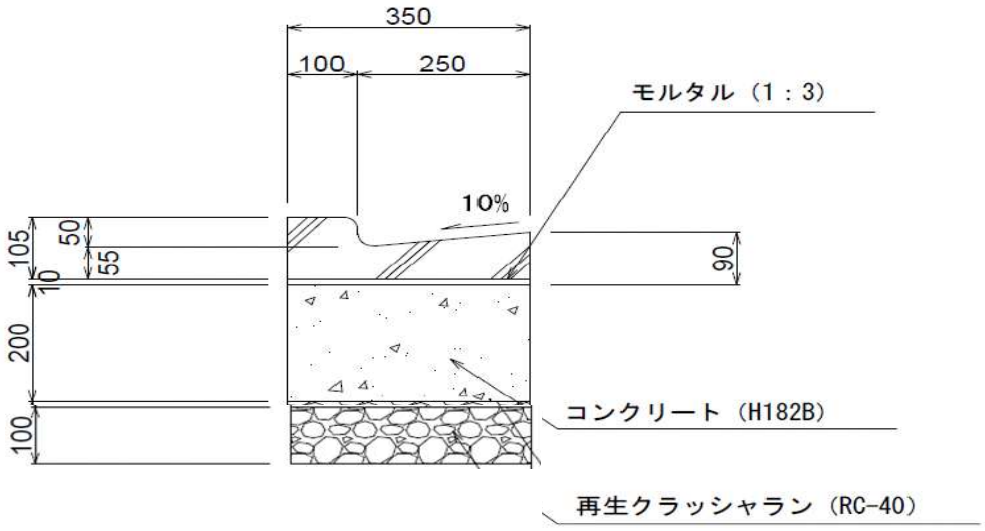
100m当り

			単位	数　量
L型側溝	L350	100.000 ÷ 0.605	個	165.29
モルタル1：3		0.350 × 0.010 × 100.0	m^3	0.35
※コンクリート	σck=18N/mm^2	0.350 × 0.100 × 100.0	m^3	3.50
※型枠		0.100 × 2 × 100.0	m^2	20.00
再生砕石	40-0	0.350 × 0.100 × 100.0	m^3	3.50

※・・・施工パッケージに含まれない数量

Ｌ型側溝工	Ｌ２５０Ａ（乗入部）

□250A型（車乗入部）



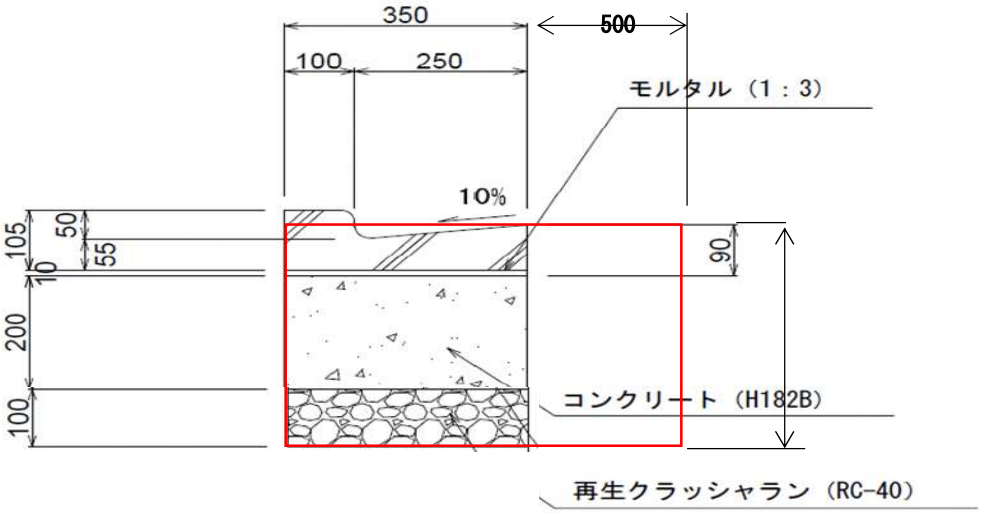
100m当り

			単位	数　量
L型側溝	L350	100.000 ÷ 0.605	個	165.29
モルタル1：3		0.350 × 0.010 × 100.0	m^3	0.35
※コンクリート	σck=18N/mm^2	0.350 × 0.200 × 100.0	m^3	7.00
※型枠		0.200 × 2 × 100.0	m^2	40.00
再生砕石	40-0	0.350 × 0.100 × 100.0	m^3	3.50

※・・・施工パッケージに含まれない数量

土工	Ｌ２５０Ａ（乗入部）

□250A型（車乗入部）



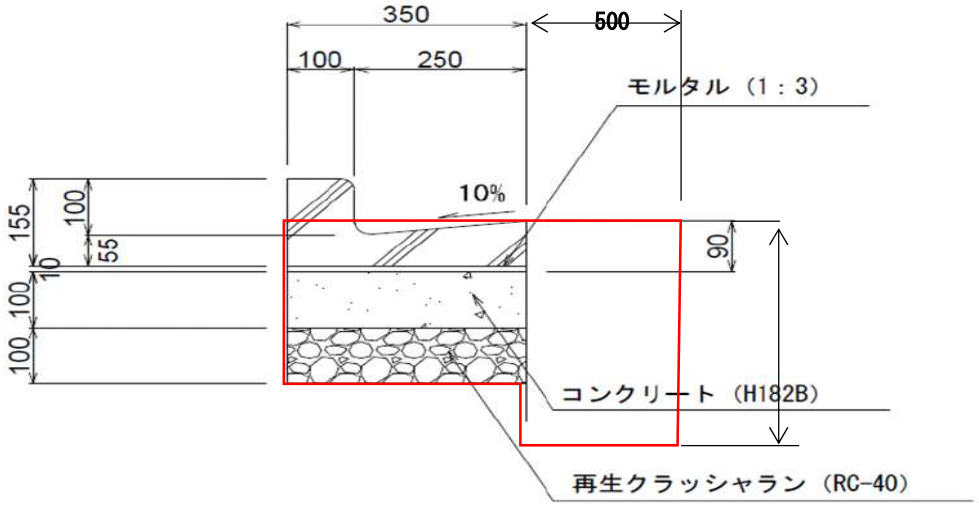
10m当り

			単位	数　量
掘削	L型側溝部	0.400 × 0.350 × 10 ＝		1.40
	路肩部	0.390 × 0.500 × 10 ＝		1.95
		合計	m³	3.35
土砂運搬			m³	3.35
残土処分			m³	3.35

※・・・施工パッケージに含まれない数量

土工	Ｌ２５０Ａ（一般部）

□250A型（一般部）



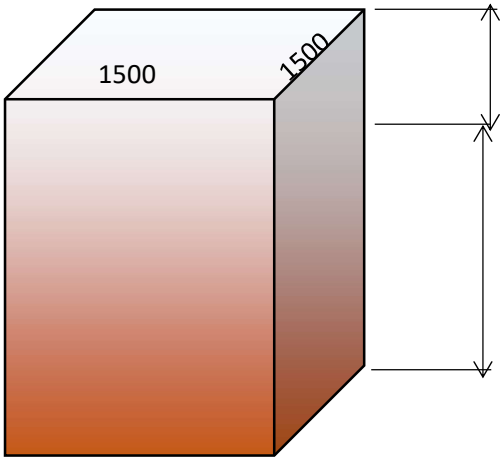
10m当り

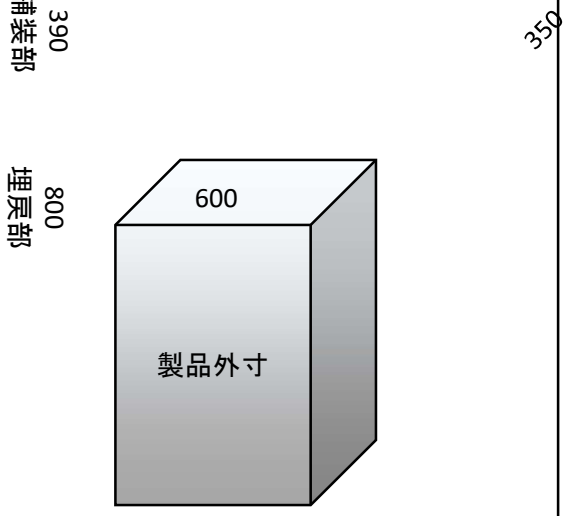
			単位	数　量
掘削	L型側溝部	0.300 × 0.350 × 10 =		1.05
	路肩部	0.390 × 0.500 × 10 =		1.95
		合計	m³	3.00
土砂運搬			m³	3.00
残土処分			m³	3.00

※・・・施工パッケージに含まれない数量

浸透桝	Ｌ２５０Ａ（一般部）

土工　掘削





１基当り

			単位	数　量
掘削		1.50　×　1.50　×　1.19　=	㎥	2.68
埋戻し	単粒４号	1.50　×　1.50　－　(0.6　×　0.35)　×　0.6		1.22
		(1.50　×　1.50)　×　0.20		0.45
		合計	㎥	1.67
透水シート		1.5　×　1.50　－　0.6　×　0.35		2.07
		1.5　×　0.80　×　4		6.66
		1.50　×　1.50		2.25
		合計	㎡	10.98
浸透桝			基	4.0

※・・・施工パッケージに含まれない数量