

道改第 1 号

町道 44 号線他 1 線道路改良工事

数量計算書

平成 22 年 9 月

井手町建設課

1 . 数量總括表

数量総括表 (2/3)

工種	種別	細別	名称	規格	単位	数量		摘要
						当初	変更	
防護柵工					式	1		
	ネットフェンス工		土中用	H=2.40m	m	21.3		
	ネットフェンス工		建込み用	H=2.40m	m	27.6		
新設校門工					式	1		
撤去工					式	1		
	石積撤去			H=0.30m	m	17.7		
	植栽ブロック積工撤去				m	2.1		
	ネットフェンス工			H=2.0m	m	10.8		
	As舗装版切断工			t=5cm	m	28.3		
	As舗装版撤去工			t=5cm	m2	39.7		
	高木撤去	桜の木	幹径40cm		本	1.0		
		桜の木以外	幹径10cm		本	1.0		
		"	幹径30cm		本	1.0		
		"	幹径15cm		本	1.0		
		"	幹径15cm		本	1.0		
		"	幹径10cm		本	1.0		

2 . 棧橋歩道工

棧橋歩道数量集計表

	棧橋A	棧橋B	棧橋C	張出し部A	張出し部B	合計
上部工						
床板 30 × 145	41.50	24.01	8.06	1.10	4.76	79.43 m ²
高欄工						
高欄 H=1100	41.19	23.83	5.96	1.10	4.73	76.81 m
下部工						
桁受 [-70 × 150 × 6	24.95	20.80	8.30	0	0	54.05 m
@4.3497kg/m	108.52	90.47	36.10	0	0	235.09 kg
桁受 [-70 × 200 × 7	0	0	0	5.14	9.62	14.76 m
@6.2667kg/m	0	0	0	32.21	60.28	92.49 kg
桁 [-70 × 150 × 6	102.98	59.58	20.37	2.70	11.82	197.45 m
@4.3497kg/m	447.93	259.15	88.60	11.74	51.41	858.83 kg
吊桁受 L-50 × 50 × 6	17.48	9.41	1.72	1.34	2.69	32.64 m
@1.524kg/m	26.63	14.34	2.62	2.04	4.09	49.72 kg
支柱 120 × 120	9.6	3.9	1.8	1.3	4.0	20.60 m
@7.240kg/m	69.50	28.23	13.03	9.41	29.0	149.13 kg
重量合計						1385.26 kg
基礎工						
ダイヤモンドピア-(DP-M)	12	5	2	2	4	25 基
スピードパイル	0	5	2	0	0	7 基
柱脚金具	12	5	2	2	4	25 個
ピン						
48.6 × L3200	40	40	16	4	8	108 本
48.6 × L2300	8	0	0	4	8	20 本
ポストコーン 80 × H400	1	0	3	1	1	6 基

単位数量計算書

栈橋A

材料/規格	算 式	単 位	数 量	
上部工 床板 30×145	2.015 × 20.596	m ²	41.50	
高欄工 高欄 H=1100	(7.350 + 13.246) × 2	m	41.19	
上部工 桁受	[-70×150×6 2.075 × 10 本 2.100 × 2 本	m m	20.75 4.20	
		計	24.95	
桁	[-70×150×6 7.350 × 5 本 13.246 × 5 本	m m	36.75 66.23	
		計	102.98	
吊桁受	L-50×50×6 0.6725 × 26 本	m	17.48	
支柱	120×120 120×120 120×120 120×120 120×120	0.3 × 6 本 1.0 × 1 本 1.2 × 2 本 1.4 × 2 本 1.6 × 1 本	m m m m m	1.8 1.0 2.4 2.8 1.6
		計	9.6	
基礎工材料				
ピアー	ダイヤモンドピアー(DP-M)	基	12	
柱脚金具		個	12	
ピン	打ち込みピン 48.6× L3200 頭部キャップ付	本	40	
	打ち込みピン 48.6× L2300 頭部キャップ付	本	8	
ポストコーン	80× H400	基	1	

単位数量計算書

栈橋B

材料/規格	算 式	単 位	数 量
上部工 床板 30×145	2.015 × 11.917	m ²	24.01
高欄工 高欄 H=1100	11.917 × 2	m	23.83
上部工 桁受	[-70 × 150 × 6 2.075 × 8 本 2.1 × 2 本	m m	16.60 4.20
		計	20.80
桁	[-70 × 150 × 6 11.917 × 5 本	m	59.58
吊桁受	L-50 × 50 × 6 0.6725 × 14 本	m	9.41
支柱	120 × 120 0.3 × 7 本 120 × 120 0.4 × 1 本 120 × 120 0.6 × 1 本 120 × 120 0.8 × 1 本	m m m m	2.1 0.4 0.6 0.8
		計	3.9
基礎工材料 ピア-	ダイヤモンドピア- (DP-M)	基	5
	スピードパイル	基	5
柱脚金具		個	5
ピン	打ち込みピン 48.6 × L3200 頭部キャップ付	本	40

単位数量計算書

栈橋C

材料/規格	算 式	単位	数 量
上部工 床板 30×145	2.015 × 4.000	m ²	8.06
高欄工 高欄 H=1100	3.920 + 2.040	m	5.96
上部工 桁受	[-70×150×6 2.075 × 4 本	m	8.30
桁	[-70×150×6 4.075 × 5 本	m	20.37
吊桁受	L-50×50×6	0.6725 × 2 本	m 1.35
		0.3800 × 1 本	m 0.38
			m 1.72
支柱	120×120	0.3 × 2 本	m 0.6
	120×120	0.5 × 1 本	m 0.5
	120×120	0.7 × 1 本	m 0.7
		計	m 1.8
基礎工材料			
ピア-	ダイヤモンドピア-(DP-M)	基	2
	スピードパイル	基	2
柱脚金具		個	2
ピン	打ち込みピン 48.6× L3200 頭部キャップ付	本	16
ポストコーン	80× H400	基	3

単位数量計算書

張出し部A

材料/規格	算 式	単 位	数 量
上部工 床板 30 × 145	2.015 × 0.550	m ²	1.10
高欄工 高欄 H=1100	0.550 × 2	m	1.10
上部工 桁受	[-70 × 200 × 7 2.572 × 2 本	m	5.14
桁	[-70 × 150 × 6 0.540 × 5 本	m	2.70
吊桁受	L-50 × 50 × 6 0.6725 × 2 本	m	1.34
支柱	120 × 120 0.3 × 1 本	m	0.3
	120 × 120 1.0 × 1 本	m	1.0
		計	1.3
基礎工材料			
ピア-	ダイヤモンドピア-(DP-M)	基	2
柱脚金具		個	2
ピン	打ち込みピン 48.6 × L3200 頭部キャップ付	本	4
	打ち込みピン 48.6 × L2300 頭部キャップ付	本	4
ポストコーン	80 × H400	基	1

単位数量計算書

張出し部B

材料/規格	算 式	単 位	数 量
上部工 床板 30 × 145	2.015 × 2.365	m ²	4.76
高欄工 高欄 H=1100	2.365 × 2	m	4.73
上部工 桁受	[-70 × 200 × 7 2.584 × 2 本 2.228 × 2 本	m m	5.17 4.46
		計	9.62
桁	[-70 × 150 × 6 2.365 × 5 本	m	11.82
吊桁受	L-50 × 50 × 6 0.6725 × 4 本	m	2.69
支柱	120 × 120 0.3 × 2 本 120 × 120 1.6 × 1 本 120 × 120 1.8 × 1 本	m m m	0.6 1.6 1.8
		計	4.0
基礎工材料 ピアー	ダイヤモンドピアー(DP-M)	基	4
柱脚金具		個	4
ピン	打ち込みピン 48.6 × L3200 頭部キャップ付	本	8
	打ち込みピン 48.6 × L2300 頭部キャップ付	本	8
ポストコーン	80 × H400	基	1

3 . 擁壁工

重力式擁壁数量計算

名 称	算 式	単 位	数 量
コンクリート (18-8-40BB)	断面積		
	(H=1833) $1/2 \times (0.300+1.400) \times 1.833 = 1.558 \text{ m}^2$		
	(H=1705) $1/2 \times (0.300+1.323) \times 1.705 = 1.384 \text{ m}^2$		
	(H=1437) $1/2 \times (0.300+1.162) \times 1.437 = 1.050 \text{ m}^2$		
	(H=1566) $1/2 \times (0.300+1.240) \times 1.566 = 1.206 \text{ m}^2$		
	(H=1418) $1/2 \times (0.300+1.151) \times 1.418 = 1.029 \text{ m}^2$		
	(H=1298) $1/2 \times (0.300+1.079) \times 1.298 = 0.895 \text{ m}^2$		
	(H=1030) $1/2 \times (0.300+0.918) \times 1.030 = 0.627 \text{ m}^2$		
	(H=763) $1/2 \times (0.300+0.758) \times 0.763 = 0.404 \text{ m}^2$		
	(H=500) $1/2 \times (0.300+0.600) \times 0.500 = 0.225 \text{ m}^2$		
	1.558×2.600	m ³	4.051
	$-1/2 \times 1.558 \times 1.400$	"	-1.091
	$1/2 \times (1.558+1.384) \times 2.400$	"	3.530
	$1/2 \times (1.384+1.050) \times 5.000$	"	6.085
	$1/2 \times (1.206+1.029) \times 1/2 \times (2.781+2.628)$	"	3.022
	$1/2 \times (1.029+0.895) \times 1/2 \times (2.219 + 2.066)$	"	2.061
	$1/2 \times (0.895+0.627) \times 5.000$	"	3.805
	$1/2 \times (0.627+0.404) \times 5.000$	"	2.578
	$1/2 \times (0.404+0.225) \times 4.898$	"	1.540
	コンクリート体積合計	m ³	25.581
型枠面積	前面 1.833×2.300	m ²	4.216
	1.833×0.300	"	0.550
	$1/2 \times (1.833+1.705) \times 2.400$	"	4.246
	$1/2 \times (1.705+1.437) \times 5.000$	"	7.855
	$1/2 \times (1.566+1.418) \times 2.781$	"	4.149
	$1/2 \times (1.418+1.298) \times 2.219$	"	3.013
	$1/2 \times (1.298+1.030) \times 5.000$	"	5.820

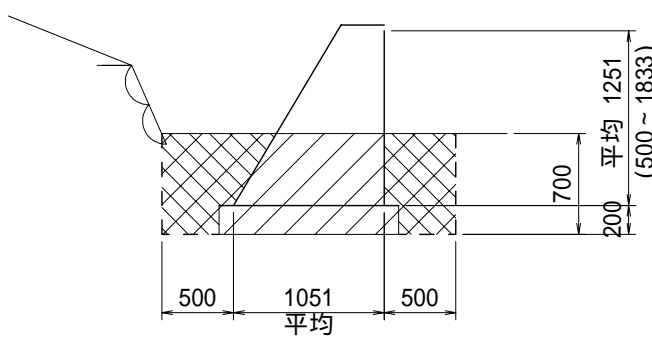
重力式擁壁数量計算

名 称	算 式	单 位	数 量
	$1/2 \times (1.030+0.763) \times 5.000$	"	4.483
	$1/2 \times (0.763+0.500) \times 4.898$	"	3.093
背面	$1.833 \times 2.300 \times 1.166$	m ²	4.916
	$1.833 \times 0.300 \times 1.166$	"	0.641
	$1/2 \times (1.833+1.705) \times 2.400 \times 1.166$	"	4.950
	$1/2 \times (1.705+1.437) \times 5.000 \times 1.166$	"	9.159
	$1/2 \times (1.566+1.418) \times 2.781 \times 1.166$	"	4.838
	$1/2 \times (1.418+1.298) \times 2.219 \times 1.166$	"	3.514
	$1/2 \times (1.298+1.030) \times 5.000 \times 1.166$	"	6.786
	$1/2 \times (1.030+0.763) \times 5.000 \times 1.166$	"	5.227
	$1/2 \times (0.763+0.500) \times 4.898 \times 1.166$	"	3.607
端部 終点側	$1/2 \times (0.300+1.400) \times 1.833$	"	1.558
目地部	$1/2 \times (0.300+1.162) \times 1.437$	"	1.050
目地部	$1/2 \times (0.300+0.918) \times 1.030$	"	0.627
起点側	$1/2 \times (0.300+0.600) \times 0.500$	"	0.225
	型枠面積合計	m ²	84.523
基礎材 (RC-40,t=20cm)	1.600×2.600	m ²	4.160
	$-1/2 \times 1.600 \times 1.600$	"	-1.280
	$1/2 \times (1.600+1.523) \times 2.400$	"	3.748
	$1/2 \times (1.523+1.362) \times 5.000$	"	7.213
	$1/2 \times (1.440+1.351) \times 2.781$	"	3.881
	$1/2 \times (1.351+1.279) \times 2.219$	"	2.918
	$1/2 \times (1.279+1.118) \times 5.000$	"	5.993
	$1/2 \times (1.118+0.958) \times 5.000$	"	5.190
	$1/2 \times (0.958+0.800) \times 4.898$	"	4.305
	基礎材面積合計	m ²	36.128

重力式擁壁数量計算

名称	算式	単位	数量
水抜きパイプ (VP 75)	5m間隔以下に設置 擁壁延長 L= 29.897 m		
	本数 N= 29.897/5.0 5.9 6本		
	1本当たり平均長 L=0.600m/本		
	 <p>水抜きパイプVP 75 平均 L=0.600m/本</p>		
	L= 0.600 × 6	m	3.600
透水材 (300 × 300 × 50)	水抜きパイプ本数と同じ N=	枚	6.000
膨張目地 (目地材 t=10mm)	$1/2 \times (0.300+1.162) \times 1.437$	m ²	1.050
	$1/2 \times (0.300+0.918) \times 1.030$	m ²	0.627
	膨張目地材面積合計	m ²	1.677
収縮目地 (Vカット)	深さ約1.5cm		
	1.705+1.298+0.763	m	3.766
	2.288+1.813+1.190	"	5.291
	収縮目地延長合計	m	9.057
ネットフェンス 支柱穴工 (100 × 350)	構造図より N=11ヶ所 L= 0.350 × 16	m	5.600

重力式擁壁数量計算

名称	算式	単位	数量
土工	<p style="text-align: center;">平均断面</p>  <p style="text-align: center;"> 床堀 A=1.4 m² 埋戻し A=0.7 m² </p>		
1) 床堀			
	床堀延長 $L = 29.897 + 0.500 \times 2 = 30.897 \text{ m}$		
	$V = 1.4 \times 30.897$	m ³	43.256
2) 埋戻し(土砂、転圧有)			
	$V = 0.7 \times 29.897 + 1.4 \times 0.500 \times 2$	m ³	22.328
3) 残土			
	$V = (43.256 - 22.328) / 0.9$	m ³	22.142
地先境界ブロック工	NO.4+18.5付近 ~ NO.5+12.7付近 $L =$	m	5.2

4 . 舗装工

舗装工数量計算

名 称	算 式	単 位	数 量
歩道舗装	表層(透水性アスコン t=4cm)		
	2.000 × 5.000	m ²	10.000
	2.000 × 16.996	"	33.992
	2.000 × 10.006	"	20.012
	重力式擁壁部端部控除		
	$-1/2 \times 0.024 \times (17.083+10.139+2.000)$	m ²	-0.351
	表層面積合計	m ²	63.653
	路盤(クラッシャーランRC-40 t=10cm)		
	2.000 × 5.000	m ²	10.000
	2.000 × 16.996	"	33.992
	2.000 × 10.006	"	20.012
	重力式擁壁部端部控除		
	$-(1/2 \times 0.060+0.024) \times (17.083+10.139+2.000)$	m ²	-1.578
	路盤面積合計	m ²	62.426
	フィルター層(砂 t=5cm)		
	2.000 × 5.000	m ²	10.658
	2.000 × 16.996	"	33.336
	2.000 × 10.006	"	20.012
	重力式擁壁部端部控除		
	$-(1/2 \times 0.030+0.060+0.024) \times (7.512+10.140+2.000)$	m ²	-1.946
	フィルター層面積合計	m ²	62.060

5 . 防護柵工

6 . 新設校門工

既設校門改築工数量計算

名 称	算 式	単 位	数 量
コンクリート取壊し			
門柱取壊し	$V=0.60 \times 0.95 \times 1.70 - (0.60 \times 0.95 - 0.50 \times 0.85) \times 0.20$	m3	0.94
門塀取壊し	$V=0.60 \times 0.69 \times 1.70 - (0.60 \times 0.69 - 0.50 \times 0.59) \times 0.20$ $+ (0.20 \times 1.70 - 0.10 \times 0.10) \times 1.13$	m3	1.05
	合 計	m3	1.99
門扉取壊し	H=1.50m W=0.10m L=5.20m	基	1
コンクリート 18-8-40			
改築門柱工	$V=0.60 \times 0.95 \times 1.70 - (0.60 \times 0.95 - 0.50 \times 0.85) \times 0.20$	m3	0.94
改築門塀工	$V=0.60 \times 0.69 \times 1.70 - (0.60 \times 0.69 - 0.50 \times 0.59) \times 0.20$	m3	0.68
	合 計	m3	1.62
コンクリート型枠工			
改築門柱工	$A=(0.60 + 0.95) \times 2 \times 1.50 + (0.50 + 0.85) \times 2 \times 0.20$	m2	5.19
改築門塀工	$A=(0.60 + 0.69) \times 2 \times 1.50 + (0.50 + 0.59) \times 2 \times 0.20$	m2	4.31
	合 計	m2	9.50
吹付け塗装工	複層仕上げ塗装		
改築門柱工	$A=(0.60 + 0.95) \times 2.0 \times 1.50$	m2	4.65
改築門塀工	$A=(0.60 + 0.69 + 0.60 + 0.49) \times 1.50$	m2	3.57
	合 計	m2	8.22
新設門扉工	H=1.50m W=0.10m L=3.70m	基	1
銘板工	既存使用	ヶ	1

7 . 撤去工

