

1 . 場内造成整備工事

場内造成整備工事

名 称	略 図	計 算 式	数 量
造成工事			
整地工	A = 442.0		
	最大GL252.32-最小GL252.17		
	V = 442.0 × 0.15 × 0.5 = 33.150		33 m3
盛土工 RC-40	平均GL = (252.19+252.22+252.24+252.32+252.29+252.17+252.18		
	+252.23)/8		
	= 252.230 m		
	平均FH = 252.630 m		
	盛土H = 252.630 - 252.230 - 場内Co厚 0.350 = 0.050 m		
	V1 = 442.000 × 0.050 = 22.100		
	As部 V2 = 10.100 × 0.050 = 0.505		
	Co部 V3 = 1.600 × 0.100 = 0.160		
	計 22.765		23 m3
舗装版直接掘削積込工	As厚15cm以下 バックホウ0.35m3		
	A = 10.100		10 m2
舗装版直接掘削積込工	Co厚15cm以下 バックホウ0.35m3		
	A = 1.600		1.6 m2
廃材運搬工	As 4 t ダンプトラック		0.5 m3
廃材運搬工	無筋Co 4 t ダンプトラック		0.2 m3
廃材処分費	As		0.5 m3
廃材処分費	無筋Co		0.2 m3

場内造成整備工事

名 称	略 図	計 算 式	数 量
整備工事			
場内Co舗装工	$t=350$ (Co=100、RC-40=250)	$A = 199.3$	199 m ²
場内A s 舗装工	$t=400$ (As=50、M-30=100、RC-40=250)	$A = 17.9$	18 m ²
市道A s 舗装本復旧工	$t=50$	$A = 80.6 + 7.9 = 88.5$	89 m ²
国道歩道A s 舗装本復旧工	$t=50$	$A = 13.5$	14 m ²
No.1排水桝設置工	□300×1030H 材工共		1 箇所
No.1排水マンホール設置工	φ 900×1720H 材工共		1 箇所
No.2排水マンホール設置工	φ 900×1060H 材工共		1 箇所
No.3排水マンホール設置工	φ 900×960H 材工共		1 箇所
U字側溝工	U250 材工共 敷モルタル・基礎碎石含む		18.2 m
グレーチング工	U250用 材工共		15 枚
コンクリート蓋工	U250用 材工共		22 枚
重力式擁壁工	H=750		
	$L = 4.113+7.288+1.300+14.084$	$= 26.785$	26.8 m
重力式擁壁工	H=950		
	$L = 7.444+7.710+26.981$	$= 42.135$	42.1 m
フェンス基礎工	B=200 H=550		
	$L = 2.349+2.180$	$= 4.529$	4.5 m
目地工	$t=20\text{mm}$		
	$A1 = (0.20+0.54) \times 0.75/2 \times 4$	$= 1.110$	
	$A2 = (0.20+0.63) \times 0.95/2 \times 4$	$= 1.577$	
	$A3 = (1.636+3.156+5.733+1.810+1.913+1.764+1.638+1.375) \times 0.10$		
		$= 1.903$	
		計 4.590	4.6 m ²
ネットフェンス設置工	H=1800+直忍び付 材工共	$L = 76.7$	76.7 m
片開き引戸設置工	W=4000 H=1800+直忍び付 材工共		1 箇所
片開き引戸Co基礎工	1050×7991×300H		1 箇所
両開き門扉設置工	W=4000 H=1800+直忍び付 材工共 Co基礎含む		1 箇所
片開き門扉設置工	W=900 H=1800+直忍び付 材工共		1 箇所

引戸Co基礎工 1箇所当り

1 箇所当り

[illegible]

場内造成整備工事

[illegible]

場内造成整備工事

[illegible]

場内造成整備土工（その他）

名 称	略 図	計 算 式	数 量
土工事			
機械掘削工	No.1排水桝□300 $V1 = 0.70 \times 0.70 \times (1.33 - 0.35)$	$= 0.480$	
	No.1排水マンホール $V2 = 2.10 \times 2.10 \times (2.05 - 0.35)$	$= 7.497$	
	No.2排水マンホール $V3 = 2.10 \times 2.10 \times (1.39 - 0.35)$	$= 4.586$	
	No.3排水マンホール $V4 = 2.10 \times 2.10 \times (1.29 - 0.35)$	$= 4.145$	
	U字側溝 $V5 =$ 重力式擁壁土工を含む	$= 0$	
	重力式擁壁H=750 $V6 = 1.59 \times 0.31 \times 26.8$	$0.85 - (252.80 - 252.26) = 0.31$: 平均掘削深 $= 13.210$	$(252.63 - 0.35 + 252.23) / 2 = 252.26$
	重力式擁壁H=950 $V7 = 1.68 \times 0.51 \times 42.1$	$1.05 - (252.80 - 252.26) = 0.51$: 平均掘削深 $= 36.071$	
	フェンス基礎 $V8 = 0.50 \times 0.11 \times 4.5$	$0.65 - (252.80 - 252.26) = 0.11$: 平均掘削深 $= 0.248$	
	引戸門扉基礎 $V9 = 1.55 \times (0.45 - 0.35) \times 7.991$	$= 1.239$	
	両開き門扉基礎 $V10 = 0.50 \times 0.50 \times (0.80 - 0.35) \times 2$	$= 0.225$	
	場内Co $V11 =$ 掘削底面が盛土GLと同じより掘削無しとする	$= 0$	
	場内As $V12 =$ 掘削底面が盛土GLと同じより掘削無しとする	$= 0$	
		計 67.701	67.701 m3
基面整正工	No.1排水桝□300 $A1 = 0.70 \times 0.70 \times 1$	$= 0.490$	
	No.1排水マンホール $A2 = \pi / 4 \times 1.10 \times 1.10 \times 1$	$= 0.950$	
	No.2排水マンホール $A3 = \pi / 4 \times 1.10 \times 1.10 \times 1$	$= 0.950$	
	No.3排水マンホール $A4 = \pi / 4 \times 1.10 \times 1.10 \times 1$	$= 0.950$	
	U字側溝 $A5 = 0.45 \times 18.2$	$= 8.190$	
	重力式擁壁H=750 $A6 = 0.59 \times 26.8$	$= 15.812$	
	重力式擁壁H=950 $A7 = 0.68 \times 42.1$	$= 28.628$	
	フェンス基礎 $A8 = 0.20 \times 4.5$	$= 0.900$	
	引戸門扉基礎 $A9 = 1.05 \times 7.991$	$= 8.391$	
	両開き門扉基礎 $A10 = 0.50 \times 0.50 \times 2$	$= 0.500$	
	場内Co $A11 =$ 掘削底面が盛土GLと同じより基面整正無しとする	$= 0$	
	場内As $A12 =$ 掘削底面が盛土GLと同じより基面整正無しとする	$= 0$	
		計 65.761	65.761 m2

[illegible]