

# 数量総括表

上段 ( 当初数量 )  
下段 ( 変更数量 )

1

工 種	細 目	計 算 式	数 量	単位
道路改良工				
作業土工				
構造物等撤去工				
	舗装版切断 t=5cm	撤去工数量計算書参照 =123.6	120.00	m
	舗装版破碎積込	平成25年度舗装取壊参照 =356.42	356.00	m <sup>2</sup>
	廃材運搬 L=4.7km A s 殻	356.42*0.05 =17.82	18.00	m <sup>3</sup>
	構造物取壊 二次製品	撤去工数量計算書参照 =3.3	3.00	m <sup>3</sup>
	廃材運搬 L=4.7km 二次製品	=3.3	3.00	m <sup>3</sup>
	構造物取壊 無筋Co	撤去工数量計算書参照 =5.4	5.00	m <sup>3</sup>
	廃材運搬 L=4.7km 無筋Co	=5.4	5.00	m <sup>3</sup>
	インターロッキングブロック撤去 (別途再利用)	撤去工数量計算書参照 =6.3	6.00	m <sup>2</sup>
	現場発生品撤去運搬 L=5.3km 0.25 t	30.6+217.3+1.5=249.4kg =1.0	1.00	回
	※縞鋼板	撤去工数量計算書参照 =30.6	30.60	Kg
	※S G P 管 φ 300	撤去工数量計算書参照 =217.3	217.30	Kg
	※V P 管 φ 300	撤去工数量計算書参照 =1.5	1.50	Kg
処分費				
	廃材処理費 A s 殻 南重リサイクル® ント想定	17.82*2.3/1.8 =22.77	22.80	m <sup>3</sup>
	廃材処理費 二次製品 南重リサイクル® ント想定	3.3*2.5/1.8 =4.58	4.60	m <sup>3</sup>
	廃材処理費 無筋C o 南重リサイクル® ント想定	5.4*2.35/1.8 =7.05	7.10	m <sup>3</sup>
	廃材処理費 鉄 キタニ想定	30.6+217.3=247.9kg =0.25	0.25	t
	廃材処理費 VP キタニ想定 見積	=1.5	1.50	kg

## 数量総括表

 上段 ( 当初数量 )  
 下段 ( 変更数量 )

工 種	細 目	計 算 式	数 量	単位
土工				
	機械掘削積込	土量計算書参照 =309.7	310.00	m3
	発生土埋戻	土量計算書参照 =39.1	39.00	m3
	残土運搬 L=2.0km 任意箇所へ	309.7-39.1/0.9 =266.3	270.00	m3
	残土受入地整地	=266.3	270.00	m3
小型水路工 側溝工				
	基面整正 (側溝+集水桝)	0.67*(30+10)+0.78*(71.2+ 5.0)+0.43*12.6+0.8*2 =93.25	93.00	m2
	自由勾配側溝 300×300	4.0+26.0 =30.0	30.00	m
	※基礎砕石 t=10cm RC-40	0.67*0.1*30.0 =2.01 (参考10m当り0.67m3)	2.00	m3
	※基礎C o t=5cm 18-8-25BB	0.57*0.05*30.0 =0.86 (参考10m当り0.29m3)	0.86	m3
	インバートC o 18-8-25BB	0.3*0.05*30.0 =0.45	0.45	m3
	自由勾配側溝 300×300 横断用	10.0 =10.0	10.00	m
	※基礎砕石 t=10cm RC-40	0.67*0.1*10.0 =0.67 (参考10m当り0.67m3)	0.67	m3
	※基礎C o t=10cm 18-8-25BB	0.57*0.1*10.0 =0.57 (参考10m当り0.57m3)	0.57	m3
	インバートC o 18-8-25BB	0.3*0.05*10.0 =0.15	0.15	m3
	グレーチング蓋 300型 車道用 T-20 L=1000	=2.0	2.00	枚
	C o 蓋 300型 車道用 L=500	=26.0	26.00	枚
	グレーチング蓋 300型 横断用 T-25 L=1000	=5.0	5.00	枚
	自由勾配側溝 400×500	66.0 =66.0	66.00	m
	自由勾配側溝 400×500 45° 用 1基 見積	1.2 =1.2	1.20	m
	自由勾配側溝 400×600	4.0 =4.0	4.00	m

## 数量総括表

 上段 ( 当初数量 )  
 下段 ( 変更数量 )

工 種	細 目	計 算 式	数 量	単位
	※基礎碎石 t=10cm RC-40	$0.78 \times 0.1 \times (66.0 + 1.2 + 4.0) = 5.55$ (参考10m当り0.78m3)	5.55	m3
	※基礎C o t=5cm 18-8-25BB	$0.68 \times 0.05 \times (66.0 + 1.2 + 4.0) = 2.42$ (参考10m当り0.29m3)	2.42	m3
	インバートC o 18-8-25BB	$0.4 \times 0.05 \times (66.0 + 1.2 + 4.0) = 1.42$	1.42	m3
	自由勾配側溝 400×600 横断用	$5.0 = 5.0$	5.00	m
	※基礎碎石 t=10cm RC-40	$0.78 \times 0.1 \times 5.0 = 0.39$ (参考10m当り0.78m3)	0.39	m3
	※基礎C o t=10cm 18-8-25BB	$0.68 \times 0.1 \times 5.0 = 0.34$ (参考10m当り0.68m3)	0.34	m3
	インバートC o 18-8-25BB	$0.4 \times 0.05 \times 5.0 = 0.1$	0.10	m3
	グレーチング蓋 400型 車道用 T-20 L=1000	$= 9.0$	9.00	枚
	C o 蓋 400型 車道用 L=500	$= 52.0$	52.00	枚
	グレーチング蓋 400型 横断用 T-25 L=1000	$= 2.0$	2.00	枚
	グレーチング蓋 400型 横断用 T-25 L=500	$= 1.0$	1.00	枚
	C o 削孔工 $\phi 318$ VS400*500 t=6.5cm	$= 1.0$	1.00	孔
L型側溝工				
	プレキャストL型側溝 乗入 B200-H150-T150	$12.6 = 12.6$	12.60	m
	※調整モルタル 1:3 t=2cm	$0.38 \times 12.6 = 4.79$	4.79	m2
	※基礎碎石 t=10cm RC-40	$0.43 \times 12.6 = 5.42$	5.42	m2
管渠工				
	排水管工 $\phi 300$ フレキシブル管	$= 2.0$	2.00	m
集水枡工				
	集水枡 1 500*500*800	図面参照 $= 1.0$	1.00	箇所

## 数量総括表

 上段 ( 当初数量 )  
 下段 ( 変更数量 )

工 種	細 目	計 算 式	数 量	単位
	※コンクリート 18-8-25BB	図面他参照 =0.35	0.35	m3
	※型枠	図面他参照 =4.2	4.20	m2
	※基礎砕石 t=15cm RC-40	図面他参照 =0.8	0.80	m2
	集水桝 2 500*500*800	図面参照 =1.0	1.00	箇所
	※コンクリート 18-8-25BB	図面他参照 =0.35	0.35	m3
	※型枠	図面他参照 =4.2	4.20	m2
	※基礎砕石 t=15cm RC-40	図面他参照 =0.8	0.80	m2
	グレーチング蓋 T-25 500*500 受枠付	=2.0	2.00	枚
道路附属施設設置工				
縁石工				
	地先境界ブロック A種 120*120*600	3.0+3.0 =6.0	6.00	m
	※コンクリート 18-8-25BB	10m当り 0.18*(6.0/10) =0.11 (参考10m当り 0.18m3)	0.11	m3
	※基礎砕石 t=10cm RC-40	0.22*6.0 =1.32 (参考10m当り 2.2m2)	1.32	m2
境界工				
	境界杭設置 箕輪町境界 注) 増減あり	=10.0	10.00	本
区画線設置工				
	区画線 実線 溶融式 W=300 停止線	町道334号線西側 =2.0	2.00	m
	区画線 文字 溶融式 W=150換算 止まれ	町道334号線西側 =22.2	22.20	m



掘 削 土量計算書					
測 点	距 離	断 面 積 m <sup>2</sup>	平均断面積 m <sup>2</sup>	土 量 m <sup>3</sup>	摘 要
BP=No.0	----	1.9	-----	-----	
No.0+0.69	0.69	1.9	1.90	1.3	
No.0+2.81	2.12	0.7	1.30	2.8	
No.0+3.00	0.19	0.7	0.70	0.1	
No.0+3.00	0.00	1.3	1.00	0.0	
No.0+4.00	1.00	6.2	3.75	3.8	
No.0+4.60	0.60	6.2	6.20	3.7	
No.0+4.60～ No.0+11.36	{ (6.85・2) <sup>2</sup> -π・6.85 <sup>2</sup> }・1/4・0.45=4.5313≒4.5			4.5	R側隅切部
No.0+11.36	6.76	4.2	5.20	35.2	
No.1	8.64	4.2	4.20	36.3	
No.2	20.00	4.4	4.30	86.0	
No.2+2.81	2.81	4.4	4.40	12.4	
No.2+2.81	0.00	2.4	3.40	0.0	
No.3	17.19	2.4	2.40	41.3	
No.4	20.00	2.8	2.60	52.0	
No.4+4.17	4.17	2.8	2.80	11.7	
No.4+6.29	2.12	2.6	2.70	5.7	
No.4+9.20	2.91	2.6	2.60	7.6	
EP No.4+10.00	0.80	2.1	2.35	1.9	
No.4+12.41	2.41	0.7	1.40	3.4	
合計	92.41			309.7 m <sup>3</sup>	

埋 戻 土量計算書					
測 点	距 離	断 面 積 m <sup>2</sup>	平均断面積 m <sup>2</sup>	土 量 m <sup>3</sup>	摘 要
BP=No.0	----	0.0	-----	-----	
No.0+0.69	0.69	0.1	0.05	0.0	
No.0+2.81	2.12	0.1	0.10	0.2	
No.0+3.00	0.19	0.2	0.15	0.0	
No.0+3.00	0.00	0.2	0.20	0.0	
No.0+4.00	1.00	0.2	0.20	0.2	
No.0+4.60	0.60	0.2	0.20	0.1	
No.0+4.60～ No.0+11.36				0.0	R側隅切部
No.0+11.36	6.76	0.6	0.40	2.7	
No.1	8.64	0.6	0.60	5.2	
No.2	20.00	0.6	0.60	12.0	
No.2+2.81	2.81	0.6	0.60	1.7	
No.2+2.81	0.00	0.4	0.50	0.0	
No.3	17.19	0.4	0.40	6.9	
No.4	20.00	0.4	0.40	8.0	
No.4+4.17	4.17	0.4	0.40	1.7	
No.4+6.29	2.12	0.0	0.20	0.4	
No.4+9.20	2.91	0.0	0.00	0.0	
EP No.4+10.00	0.80	0.0	0.00	0.0	
No.4+12.41	2.41	0.0	0.00	0.0	
合計	92.41			39.1 m <sup>3</sup>	

表層工・上層・下層路盤工 面積計算書					No.1
測 点	距 離	幅 m	平均幅 m	面積 m <sup>2</sup>	摘 要
BP=No.0	-----	4.00	-----	-----	
No.0+0.69	0.69	4.00	4.00	2.8	
No.0+0.69	0.00	3.62	3.81	0.0	
No.0+2.81	2.12	1.50	2.56	5.4	
No.0+2.81	0.00	1.08	1.29	0.0	
No.0+4.00	1.19	1.08	1.08	1.3	
No.0+4.00	0.00	12.58	6.83	0.0	
No.0+4.60	0.60	12.58	12.58	7.5	
No.0+4.60	0.00	5.94	9.26	0.0	
No.0+4.60～ No.0+13.30	{ (6.85・2) <sup>2</sup> -π・6.85 <sup>2</sup> }・1/4=10.0696÷10.1			10.1	R側隅切部
No.0+13.30	8.70	5.94	5.94	51.7	
No.0+13.30	0.00	6.14	6.04	0.0	
No.0+14.02	0.72	6.14	6.14	4.4	
No.0+14.02	0.00	5.91	6.03	0.0	
No.0+14.82	0.80	5.91	5.91	4.7	
No.0+14.82	0.00	6.05	5.98	0.0	
No.1	5.18	6.05	6.05	31.3	
No.2	20.00	6.05	6.05	121.0	
No.2+2.81	2.81	6.05	6.05	17.0	
No.2+2.81	0.00	2.97	4.51	0.0	
No.3	17.19	2.97	2.97	51.1	
No.4	20.00	2.97	2.97	59.4	
No.4+4.17	4.17	2.97	2.97	12.4	
No.4+4.17	0.00	3.50	3.24	0.0	
No.4+6.29	2.12	5.62	4.56	9.7	
No.4+9.20	2.91	5.62	5.62	16.4	
EP No.4+10.00	0.80	4.70	5.16	4.1	
No.4+12.41	2.41	1.50	3.10	7.5	
小計				417.8 m <sup>2</sup>	①



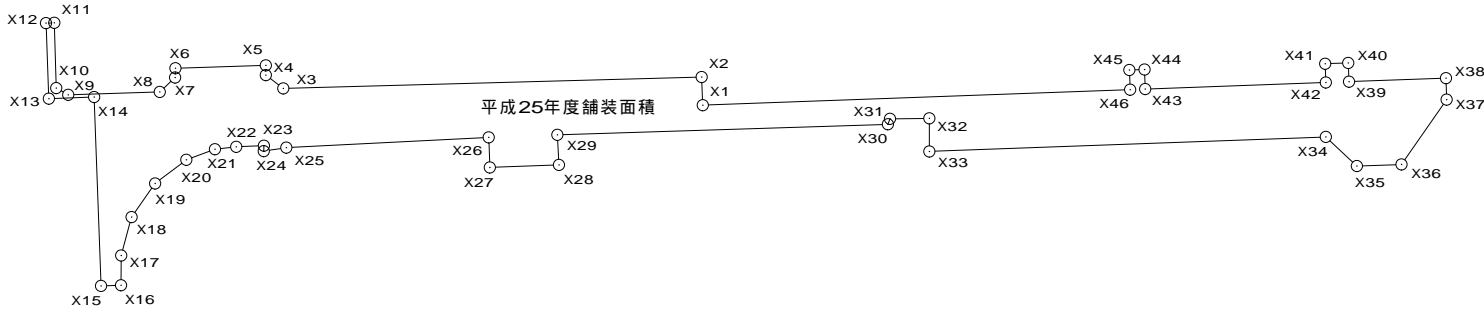
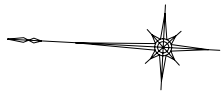
表層工・上層・下層路盤工 控除 面積計算書					No.2
測 点 (工種)	位 置 (箇所・規格)	幅 m	距離 m	面積 ㎡	摘 要
R側 集水桝	No.4+5.22	0.80	0.80	0.6	
R側 VS400*500	No.4+4.17～ No.4+6.29	0.53	0.65	0.3	
R側 VS400*600	No.4+5.22	0.53	2.97	1.6	
R側 地先境界ブロック	No.4+4.17～ No.4+6.29	0.12	3.00	0.4	
上水道 仕切弁	4	0.22 * 0.22 * π * 1/4		0.2	
上水道 空気函	1	0.53	0.69	0.4	

取付舗装 面積計算書							
測 点 (工種)	位 置 (箇所・規格)	上幅 m	下幅 m	平均幅 m	距離 m	面積 m <sup>2</sup>	摘 要
L7.0～R10.5	BP=No.0-1.00 ～+4.40					22.4	
L側	No.2+2.81 ～No.4+12.41					27.6	
R側	No.1+4.17 ～+13.50					4.5	
R側	No.2+18.00 ～No.4+6.29					28.2	
L側	No.4+6.29 ～+9.20					2.9	
小計						85.6 m <sup>2</sup>	①
控除分							
下水道 表函	1	0.43 * 0.43 * π * 1/4				0.1	
下水道 表函	1	0.72 * 0.72 * π * 1/4				0.4	
小計						0.5 m <sup>2</sup>	②
合計						85.1 m <sup>2</sup>	①-②

撤去工 数量計算書		No.1	
種 別	算 式	数 量	
舗装版切断 t=5cm	$L=6.0+54.6+2.8+2.8+20.8+4.5+32.1$ $= 123.6$	123.6m	
電柱撤去移設 別途電柱所有者にて	$n = 1.0$	1.0本	
コンクリート取壊し (二次製品)	① 集水桝800*800*800*80 605.0kg/1基当 $V=605.0/2.5$	$n = 1.0$ 基 $= 242.00$	
	② 集水桝600*600*820*88 162.0kg/1基当 $V=162.0/2.5$	$n = 1.0$ 基 $= 64.80$	
	③ 集水桝蓋646*646*60 53.0kg/1枚当 $V=53.0/2.5$	$n = 2.0$ 枚 $= 21.20$	
	④ VS400*500 532kg/1基当 $V=532/2.5$	$n = 1.0$ 基 $= 212.80$	
	⑤ VS蓋400 50.0kg/1枚当 $V=50.0/2.5*2$	$n = 2.0$ 枚 $= 40.00$	
	⑤ P1-RC-D500 (HP管) 459.0kg/2.0m当 $V=459.0/2.0/2.5*29.7$	$L = 29.7$ m $= 2726.46$	
	⑥ 組み合わせL型側溝(歩車道境界ブロック) 両面W150*H100*L300 11.0kg/1個当 $V=11.0/2.5*44.0$	$n = 44.0$ 個 $= 193.60$	
	合計	$= 3258.86$	
	1/1000	$= 3.25886$	3.3m <sup>3</sup>
	① コンクリート擁壁 $V=1/2*(0.15+0.45)*1.0*1.0$	$L = 1.0$ m $= 0.30$	
	② P1-RC-D500 1.298m <sup>3</sup> /10.0m当 $V=1.298/10.0*29.7$	$L = 29.7$ m $= 3.86$	

撤去工 数量計算書		No.2	
種 別	算 式	数 量	
インターロッキング ブロック (撤去再生使用)  縞鋼板  SGP  VP  フェンス	③ 組み合わせL型側溝 B400-H100-T150  $V = (0.15 \times 0.70 - 0.10 \times 0.15) \times 13.6$  合計 = 5.38	$L = 13.6m$  $= 1.22$  $5.38$	  $5.4m^3$
	インターロッキングブロック 150*150*150  $A = 6.3$	$= 6.30$	$6.3m^2$
	縞鋼板 (910*910*4.5) 36.99kg/1㎡  $W = 36.99 \times 0.91 \times 0.91 \times 1.0$	$n = 1.0枚$  $= 30.63$	  $30.6kg$
	φ 300 53.0kg/1m当  $W = 53.0 \times 4.1$	$L = 4.1m$  $= 217.30$	  $217.3kg$
	φ 300 2.19kg/1m当  $W = 2.19 \times 0.7$	$L = 0.7m$  $= 1.53$	  $1.5kg$
	H1200  <del><math>L = 8.8 + 30.0</math></del>	<del><math>= 38.80</math></del>	<del><math>38.8m</math></del>
	別途 所有者にて撤去		

平成25年度 舗 装 取 壊  
S=1 : 500



地番名	25舗装面積			
	X座標	Y座標	Yn*(Xn+1-Xn-1)	距離
X1	-9504.772	-45654.789	-1294039.339416	1.861
X2	-9504.607	-45652.935	-1267508.087340	27.687
X3	-9477.008	-45655.138	-1314594.043572	1.451
X4	-9475.813	-45654.315	-56520.041970	0.642
X5	-9475.770	-45653.675	-273785.088975	5.976
X6	-9469.816	-45654.179	-271505.402513	0.608
X7	-9469.823	-45654.788	-43645.977328	1.392
X8	-9468.860	-45655.793	-319636.206793	6.060
X9	-9462.822	-45656.298	-312745.641300	0.904
X10	-9462.010	-45655.900	-53417.403000	4.317
X11	-9461.652	-45651.597	-40995.134106	0.543
X12	-9461.112	-45651.646	-4428.209662	5.000
X13	-9461.555	-45656.626	156647.883806	3.000
X14	-9464.543	-45656.360	187008.450560	12.500
X15	-9465.651	-45668.811	111066.548352	1.330
X16	-9466.975	-45668.693	55944.148925	1.966
X17	-9466.876	-45666.730	20778.362150	2.633
X18	-9467.430	-45664.156	90871.670440	2.716
X19	-9468.866	-45661.850	156209.188850	2.589
X20	-9470.851	-45660.187	175243.797706	2.019
X21	-9472.704	-45659.385	148256.023095	1.413
X22	-9474.098	-45659.152	146885.491984	1.831
X23	-9475.921	-45658.985	83692.919505	0.357
X24	-9475.931	-45659.342	68260.716290	1.516
X25	-9477.416	-45659.035	676621.239665	13.405
X26	-9490.750	-45657.655	616926.234360	1.987
X27	-9490.928	-45659.635	216061.392820	4.571
X28	-9495.482	-45659.229	198298.031547	1.989
X29	-9495.271	-45657.251	985694.391839	21.877
X30	-9517.071	-45655.412	1000857.941864	0.387
X31	-9517.193	-45655.044	123862.134372	2.596
X32	-9519.784	-45654.875	123587.746625	2.185
X33	-9519.900	-45657.057	1198954.316820	26.247
X34	-9546.044	-45654.731	1291754.958914	2.815
X35	-9548.194	-45656.547	232254.854589	2.949
X36	-9551.131	-45656.285	260149.511930	5.232
X37	-9553.892	-45651.841	120886.074968	1.417
X38	-9553.779	-45650.428	-297321.237564	6.425
X39	-9547.379	-45650.998	-297187.996980	1.238
X40	-9547.269	-45649.765	-74591.716010	1.530
X41	-9545.745	-45649.894	-64548.950116	1.244
X42	-9545.855	-45651.133	-538592.067134	11.955
X43	-9533.947	-45652.193	-548876.316439	1.291
X44	-9533.832	-45650.907	-50718.157677	1.000
X45	-9532.836	-45650.991	-40218.523071	1.295
X46	-9532.951	-45652.282	-1281185.642048	28.290
面積			712.848962	
356.4244810			356.42	m <sup>2</sup>

種 別	算 式	数 量
集水桝 1	集水桝 1 (G2-B500-L500-H800)	G2-B500-L500-H800
G2-B500-L500-H800		n = 1箇所
	―― 1箇所当り ―――	――1箇所当り――
	・ コンクリート (18-8-25BB)	
	$v1=0.80\times0.80\times0.95\times1$	= 0.61
	$-v2=0.50\times0.50\times0.80\times1$	= -0.20
	$-v3=0.50\times0.40\times0.15\times1$ (VS400*500 45° 片)	= -0.03
	$-v4=0.55\times0.40\times0.15\times1$ (VS400*600)	= -0.03
	$\Sigma V = 0.35\text{ m}^3$	V= 0.35 m3
	・ 型枠	
	$a1=0.80\times0.95\times2\times1$	= 1.5
	$a2=0.80\times0.95\times2\times1$	= 1.5
	$a3=0.50\times0.95\times2\times1$	= 1.0
	$a4=0.50\times0.95\times2\times1$	= 1.0
	$-a5=0.50\times0.40\times2\times1$ (VS400*500 45° 用)	= -0.4
	$-a6=0.55\times0.40\times2\times1$ (VS400*600)	= -0.4
	$\Sigma A = 4.2\text{ m}^2$	A=4.2 m²
	・ グレーチング蓋T-25 (500×500用)	
		n = 1 枚
	・ 基礎材 (RC-40, t=15cm)	
	$A=0.90\times0.90\times1$	= 0.8 m2
・ 平面整地		
$A=0.90\times0.90\times1$	= 0.8 m2	

種 別	算 式	数 量
集水桝2  G2-B500-L500-H800	集水桝2 (G2-B500-L500-H800)	G2-B500-L500-H800
	n = 1 箇所	n= 1箇所
	―― 1 箇所当り ―――	---1箇所当り---
	・コンクリート (18-8-25BB)	
	v 1=0.80×0.80×0.95 ×1	= 0.61
	－ v 2=0.50×0.50×0.80 ×1	= -0.20
	－ v 3=0.50×0.40×0.15 ×1 (VS400*500)	= -0.03
	－ v 4=0.51×0.40×0.15 ×1 (VS400*600横断用)	= -0.03
	Σ V = 0.35 m3	V= 0.35 m3
	・型枠	
	a 1=0.80×0.95×2 ×1	= 1.5
	a 2=0.80×0.95×2 ×1	= 1.5
	a 3=0.50×0.95×2 ×1	= 1.0
	a 4=0.50×0.95×2 ×1	= 1.0
	－ a 5=0.50×0.40×2 ×1 (VS400*500)	= -0.4
	－ a 6=0.51×0.40×2 ×1 (VS400*600横断用)	= -0.4
	Σ A = 4.2 m <sup>2</sup>	A=4.2 m <sup>2</sup>
	・グレーチング蓋T-25 (500×500用)	
	n = 1 枚	n=1枚
	・基礎材 (RC-40, t=15cm)	
A=0.90×0.90 ×1	= 0.8 m2	
A=0.8 m2		
・平面整地		
A=0.90×0.90 ×1	= 0.8 m2	
A=0.8 m2		