

# 数量総括表

上段：当初数量

下段：変更後数量

町道2号線

No. 1

工種	細目	計 算 式	数 量	単位	
準備工	舗装版切断 t =5cm	数量計算書より = 86.50	87.0	m	
	舗装版取壊し t =5cm	数量計算書より = 26.90	27.0	m <sup>2</sup>	
	廃材運搬 (アスファルト塊) L=7.3km 廃材処分先 南重想定	26.9*0.05 = 1.35	1.0	m <sup>3</sup>	
	コンクリート取壊し 有筋Co (現場打水路工等)	数量計算書より = 41.00	41.0	m <sup>3</sup>	
	廃材運搬 (鉄筋コンクリート塊) L=7.3km 廃材処分先 南重想定	= 41.00	41.0	m <sup>3</sup>	
	コンクリート取壊し 無筋Co (集水桝等)	数量計算書より = 0.50	0.5	m <sup>3</sup>	
	廃材運搬 (無筋コンクリート塊) L=7.3km 廃材処分先 南重想定	= 0.50	0.5	m <sup>3</sup>	
	コンクリート取壊し (二次製品)	数量計算書より = 0.10	0.1	m <sup>3</sup>	
	廃材運搬 (二次製品) L=7.3km 廃材処分先 南重想定	= 0.10	0.1	m <sup>3</sup>	
	縞鋼蓋撤去 処分先 仮=想定(L=8.0km)	数量計算書より 633.0kg = 0.6330	0.6330	t	
	グレーチング蓋撤去 処分先 仮=想定(L=8.0km)	数量計算書より 111.4kg = 0.1114	0.1114	t	
	鋼板撤去 処分先 仮=想定(L=8.0km)	数量計算書より 30.3kg = 0.0303	0.0303	t	
	廃材処分費	廃材処理 アスファルト塊	1.34*2.3/1.8 = 1.71	1.7	m <sup>3</sup>
		廃材処理 有筋Co (現場打水路工等)	41.0*2.5/1.8 = 56.94	57.0	m <sup>3</sup>
		廃材処理 無筋Co (集水桝等)	0.5*2.35/1.8 = 0.65	0.7	m <sup>3</sup>
廃材処理 (二次製品)		0.1*2.5/1.8 = 0.14	0.1	m <sup>3</sup>	
廃材処理 縞鋼板、グレーチング蓋、鋼板		0.6330+0.1114+0.0303 = 0.7747	0.7747	t	
土工	機械掘削	数量計算書より = 31.4	31.0	m <sup>3</sup>	
	基面整正	600型 (防音型) (34.0+2.0)*0.86=30.96 400型 (防音型) (4.0+34.0+1.0)*0.64=24.96 400型 (横断用) 0.5*0.79=0.395 = 56.32	56.0	m <sup>2</sup>	
	発生土埋戻し	数量計算書より = 24.1	24.0	m <sup>3</sup>	
	残土運搬 L=2.0km 任意地	31.4-24.1/0.9 = 46.22	46.0	m <sup>3</sup>	
	残土受入地整地	残土運搬量より = 46.2	46.0	m <sup>3</sup>	

# 数量総括表

上段：当初数量

下段：変更後数量

町道2号線

No. 2

工種	細目	計算式	数量	単位
側溝工	自由勾配側溝 (防音型) 600*600	No.7+14.56~No.9+8.64 = 34.0	34.0	m
(参考)	基礎コンクリート t=10cm 18-8-25BB	0.81*3.4 = 2.75 参考0.81m3/10m当	2.75	m3
(参考)	基礎砕石 t=10cm RC-40	0.86*3.4 = 2.92 参考0.86m3/10m当	2.92	m3
(参考)	型枠	1.00*3.4 = 3.40 参考1.00m2/10m当	3.4	m2
	インバートコンクリート t=5cm 18-8-25BB	0.3*3.4 = 1.02 参考0.3m3/10m当	1.0	m3
	自由勾配側溝 (防音型) 600*700	No.9+8.64~No.9+10.64 = 2.00	2.0	m
(参考)	基礎コンクリート t=10cm 18-8-25BB	0.81*0.2 = 0.16 参考0.81m3/10m当	0.16	m3
(参考)	基礎砕石 t=10cm RC-40	0.86*0.2 = 0.17 参考0.86m3/10m当	0.17	m3
(参考)	型枠	1.00*0.2 = 0.20 参考1.00m2/10m当	0.2	m2
	インバートコンクリート t=5cm 18-8-25BB	0.3*0.2 = 0.06 参考0.3m3/10m当	0.06	m3
	自由勾配側溝 グレチング蓋布設 600型 (防音型) L=1.0m	展開図より = 4.0	4.0	枚
	自由勾配側溝 コンクリート蓋布設 600型 (防音型) L=0.5m	{(34.0+2.0)/2-4}/0.5 = 28.0	28.0	枚
	自由勾配側溝 (防音型) 400*800	No.10+2.55~No.10+6.55 = 4.00	4.0	m
(参考)	基礎コンクリート t=6cm 18-8-25BB	0.354*0.4 = 0.14 参考0.354m3/10m当	0.14	m3
(参考)	基礎砕石 t=10cm RC-40	0.64*0.4 = 0.26 参考0.64m3/10m当	0.26	m3
(参考)	型枠	0.6*0.4 = 0.24 参考0.6m2/10m当	0.2	m2
	インバートコンクリート t=10cm (平均) 18-8-25BB	0.4*0.4 = 0.16 参考0.4m3/10m当	0.2	m3
	自由勾配側溝 (防音型) 400*700	No.10+6.55~IP45+4.31 = 35.00	35.0	m
(参考)	基礎コンクリート t=6cm 18-8-25BB	0.354*3.5 = 1.24 参考0.354m3/10m当	1.24	m3
(参考)	基礎砕石 t=10cm RC-40	0.64*3.5 = 2.24 参考0.64m3/10m当	2.24	m3
(参考)	型枠	0.6*3.5 = 2.10 参考0.6m2/10m当	2.1	m2
	インバートコンクリート t=5cm 18-8-25BB	0.2*3.5 = 0.70 参考0.2m3/10m当	0.7	m3
	コンクリート切断工 自由勾配側溝400*700 t=7cm	0.45*2*2*2 = 3.60	4.0	m
	自由勾配側溝 (横断用) 400*700	平面図より = 0.50	0.5	m
(参考)	基礎コンクリート t=10cm 18-8-25BB	0.69*0.05 = 0.03 参考0.69m3/10m当	0.03	m3
(参考)	基礎砕石 t=10cm RC-40	0.79*0.05 = 0.04 参考0.79m3/10m当	0.04	m3
(参考)	型枠	2.0*0.05 = 0.10 参考2.00m2/10m当	0.1	m2
	インバートコンクリート t=5cm 18-8-25BB	0.2*0.05 = 0.01 参考0.2m3/10m当	0.01	m3
	自由勾配側溝 グレチング蓋布設 400型 (防音型) L=1.0m	展開図より = 4.00	4.0	枚



撤去工		町道2号線		No.1
種 別	算 式		数 量	
舗装版切断 t=5cm	①	$L=0.50+7.11+6.34+9.76+15.18+16.16+1.86$ $+2.00+2.00+0.50+0.64=62.05$	$\div 62.1$ $\div 43.7$ $\div 42.8$ 合計 = 86.5	86.5m
	②	$L=0.64+0.50+5.44+19.38+11.26+5.03+1.40=$		
	③	$L=1.40+0.50+14.57+20.12+4.31+0.50+1.40=$		
	合計	= 86.5		
コンクリート取壊し 鉄筋アリ	現場打水路工			41.0m <sup>3</sup>
	①	外寸1.00*1.07 内空0.70*0.75	L = 60.41m V={ (1.00*1.07)-(0.70*0.75) }*60.41	
	②	外寸1.00*1.07 内空0.70*0.75	L = 36.08m V={ (1.00*1.07)-(0.70*0.75) }*36.08	
	③	外寸1.00*1.07 内空0.70*0.75	L = 39.00m V={ (1.00*1.07)-(0.70*0.75) }*39.00	
	合計	= 41.0		
	④	小型重力式擁壁	L = 4.77m V=1/2*(0.15+0.45)*1.00*4.77	
⑤	擁壁	L = 2.65m V=0.30*0.15*2.65		
コンクリート取壊し 鉄筋ナシ	⑥	集水樹	n = 1.0箇所 G2-B600-L600-H900 0.53m <sup>3</sup> /1箇所当 V=0.53*1.0	0.5m <sup>3</sup>
	合計	= 0.5		
	⑦	歩車道境界ブロック	L = 3.60m W=3.60/2.5/0.6*44	
	⑧	歩車道境界ブロック	L = 4.60m W=4.60/2.5/0.6*66	
コンクリート取壊し 二次製品	⑨	歩車道境界ブロック	L = 20.00m W=20.00/2.5/0.6*66	0.1m <sup>3</sup>
	⑩	歩車道境界ブロック	L = 8.30m W=8.30/2.5/0.6*44	
	小計①	= 1431.47		
	⑪	歩車道境界ブロック	L = 4.30m W=4.30/2.5/0.6*47	
	小計②	= 134.73		
	合計	= 0.1		
	⑫	横断歩道	n = 2	
	⑬	カーブミラー撤去 ・再設置工	n = 1	
	⑭	規制標識撤去 ・再設置工	n = 2	
	⑮	カーブミラー撤去 ・再設置工	n = 1	

種 別	町道2号線			No.2		
種 別	算	式	数	量		
縞鋼蓋撤去	① 現場打水路工用縞鋼蓋	$0.96 \times 0.60 \times 9.0t$	$n = 1.0$	枚	IP24	
	縞鋼板	$9.0t \ 72.32kg/m^2$				
	アングル	$L=50 \times 50 \times 4 \ 3.06kg/m$	$l = 0.72 \times 2$			
	取手	$\phi 13mm \ 0.300 \times 1.04kg/m = 0.3kg/\text{ヶ}$	$n = 2$	ヶ		
	縞鋼板	$W=0.96 \times 0.60 \times 72.32 \times 1.0$		= 41.66		
	アングル	$W=0.72 \times 2 \times 3.06 \times 1.0$		= 4.41		
	取手	$W=0.3 \times 2.0 \times 1.0$		= 0.60		
		小計①		= 46.67		
	② 現場打水路工用縞鋼蓋	$0.85 \times 0.60 \times 9.0t$	$n = 7.0$	枚		IP27～ IP43+6.0付近
	縞鋼板	$9.0t \ 72.32kg/m^2$				
	アングル	$L=50 \times 50 \times 4 \ 3.06kg/m$	$l = 0.61 \times 2$			
	取手	$\phi 13mm \ 0.300 \times 1.04kg/m = 0.3kg/\text{ヶ}$	$n = 2$	ヶ		
	縞鋼板	$W=0.85 \times 0.60 \times 72.32 \times 7.0$		= 258.18		
	アングル	$W=0.61 \times 2 \times 3.06 \times 7.0$		= 26.13		
	取手	$W=0.3 \times 2.0 \times 7.0$		= 4.20		
		小計②		= 288.51		
	③ 現場打水路工用縞鋼蓋	$0.85 \times 0.70 \times 9.0t$	$n = 5.0$	枚	IP44+1.0付近～ No.11+3.5付近 No.11+9.5付近～ No.11+12.5付近	
	縞鋼板	$9.0t \ 72.32kg/m^2$				
	アングル	$L=50 \times 50 \times 4 \ 3.06kg/m$	$l = 0.61 \times 2$			
	取手	$\phi 13mm \ 0.300 \times 1.04kg/m = 0.3kg/\text{ヶ}$	$n = 2$	ヶ		
	縞鋼板	$W=0.85 \times 0.70 \times 72.32 \times 5.0$		= 215.15		
	アングル	$W=0.61 \times 2 \times 3.06 \times 5.0$		= 18.67		
	取手	$W=0.3 \times 2.0 \times 5.0$		= 3.00		
		小計③		= 236.82		
	④ 現場打水路工用縞鋼蓋	$0.85 \times 0.66 \times 9.0t$	$n = 1.0$	枚		No.11+6.5付近
	縞鋼板	$9.0t \ 72.32kg/m^2$				
	アングル	$L=50 \times 50 \times 4 \ 3.06kg/m$	$l = 0.61 \times 2$			
	取手	$\phi 13mm \ 0.300 \times 1.04kg/m = 0.3kg/\text{ヶ}$	$n = 2$	ヶ		
	縞鋼板	$W=0.85 \times 0.66 \times 72.32 \times 1.0$		= 40.57		
	アングル	$W=0.61 \times 2 \times 3.06 \times 1.0$		= 3.73		
	取手	$W=0.3 \times 2.0 \times 1.0$		= 0.60		
	小計④		= 44.90			
⑤ 現場打水路工用縞鋼蓋	$0.85 \times 0.95 \times 9.0t$	$n = 1.0$	枚	IP45-1.0付近		
縞鋼板	$9.0t \ 72.32kg/m^2$					
アングル	$L=50 \times 50 \times 4 \ 3.06kg/m$	$l = 0.61 \times 2$				
取手	$\phi 13mm \ 0.300 \times 1.04kg/m = 0.3kg/\text{ヶ}$	$n = 2$	ヶ			
縞鋼板	$W=0.85 \times 0.95 \times 72.32 \times 1.0$		= 58.40			
アングル	$W=0.61 \times 2 \times 3.06 \times 1.0$		= 3.73			
取手	$W=0.3 \times 2.0 \times 1.0$		= 0.60			
	小計⑤		= 62.73			
	合計		= 632.96		633.0kg	

種 別	算 式	数 量
グレーチング蓋 撤去	① 現場打水路工用グレーチング蓋 0.210*0.995      n = 8.0枚 0.210*0.995 (T6) 9.6kg/1枚当 W=9.6*8.0      小計① = 76.80	IP41+10.5付近  111.4kg
	② 集水柵用グレーチング蓋 0.70*0.70 0.675*0.995 (T6) 47.4kg/1枚当として W={ (0.70*0.70)/(0.675*0.995) }*47.4      小計② = 34.58	
	合計 = 111.38	
鋼板撤去	現場打水路工用鋼板 1.60*1.05 PL-2.3 18.06kg/m <sup>2</sup> 当として W=1.60*1.05*18.06      = 30.34	30.3kg

町道2号線		舗装版取壊し 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
IP. 18(84. 53)	----		-----	-----	
IP. 24(91. 65)	7. 12			0. 0	
IP. 28(97. 99)	6. 34			0. 0	
IP. 34(107. 75)	9. 76			0. 0	
IP. 38(122. 93)	15. 18			0. 0	
IP. 40(139. 08)	16. 15			0. 0	
IP. 40+5. 86 (144. 94)	5. 86			0. 0	
No.7+5. 44 (145. 44)	0. 50			0. 0	
No.7+14. 06 (154. 06)	----	0. 30	-----	-----	
No.7+14. 56 (154. 56)	0. 50	0. 30	0. 30	0. 2	
No.8	5. 44	0. 30	0. 30	1. 6	
IP. 41(179. 38)	19. 38	0. 33	0. 32	6. 2	
IP. 41+11. 26 (190. 64)	11. 26	0. 33	0. 33	3. 7	
IP. 42(195. 67)	5. 03	0. 33	0. 33	1. 7	
IP. 43+0. 30 (202. 05)	----	0. 33	-----	-----	
IP. 43+0. 80 (202. 55)	0. 50	0. 33	0. 33	0. 2	
IP. 44(217. 12)	14. 57	0. 33	0. 33	4. 8	
IP. 45(237. 24)	20. 12	0. 35	0. 34	6. 8	
IP. 45+4. 31 (241. 55)	4. 31	0. 35	0. 35	1. 5	
IP. 46+0. 39 (242. 05)	0. 50	0. 35	0. 35	0. 2	
累計	142. 52		合計	26. 9 m <sup>2</sup>	

町道2号線		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
IP. 18 (84. 53)	----		-----	-----	
IP. 18+1. 00 (85. 53)	1. 00		0. 00	0. 0	
IP. 18+1. 00 (85. 53)	0. 00		0. 00	0. 0	
IP. 24 (91. 65)	6. 12		0. 00	0. 0	
IP. 28 (97. 99)	6. 34		0. 00	0. 0	
IP. 34 (107. 75)	9. 76		0. 00	0. 0	
IP. 38 (122. 93)	15. 18		0. 00	0. 0	
IP. 40 (139. 08)	16. 15		0. 00	0. 0	
No.7+5. 44 (145. 44)	6. 36		0. 00	0. 0	
No.7+14. 06 (154. 06)	----	0. 4	-----	-----	
No.8	5. 94	0. 4	0. 40	2. 4	
IP. 41 (179. 38)	19. 38	0. 4	0. 40	7. 8	
No.9+8. 64 (188. 64)	9. 26	0. 4	0. 40	3. 7	
No.9+8. 64 (188. 64)	0. 00	0. 5	0. 45	0. 0	
No.9+10. 64 (190. 64)	2. 00	0. 5	0. 50	1. 0	
No.10+2. 05 (202. 05)	----	0. 5	-----	-----	
No.10+6. 55 (206. 55)	4. 50	0. 5	0. 50	2. 3	
No.10+6. 55 (206. 55)	0. 00	0. 4	0. 45	0. 0	
IP. 44 (217. 12)	10. 57	0. 4	0. 40	4. 2	
IP. 45 (237. 24)	20. 12	0. 4	0. 40	8. 0	
IP. 46 (241. 66)	4. 42	0. 4	0. 40	1. 8	
IP. 46+0. 39 (242. 05)	0. 39	0. 4	0. 40	0. 2	
合計	137. 49			31. 4 m <sup>3</sup>	



町道2号線		埋 戻 し 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
IP. 18 (84. 53)	----		-----	-----	
IP. 18+1. 00 (85. 53)	1. 00		0. 00	0. 0	
IP. 18+1. 00 (85. 53)	0. 00		0. 00	0. 0	
IP. 24 (91. 65)	6. 12		0. 00	0. 0	
IP. 28 (97. 99)	6. 34		0. 00	0. 0	
IP. 34 (107. 75)	9. 76		0. 00	0. 0	
IP. 38 (122. 93)	15. 18		0. 00	0. 0	
IP. 40 (139. 08)	16. 15		0. 00	0. 0	
No.7+5. 44 (145. 44)	6. 36		0. 00	0. 0	
No.7+14. 06 (154. 06)	----	0. 2	-----	-----	
No.8	5. 94	0. 2	0. 20	1. 2	
IP. 41 (179. 38)	19. 38	0. 2	0. 20	3. 9	
No.9+8. 64 (188. 64)	9. 26	0. 2	0. 20	1. 9	
No.9+8. 64 (188. 64)	0. 00	0. 3	0. 25	0. 0	
No.9+10. 64 (190. 64)	2. 00	0. 3	0. 30	0. 6	
No.10+2. 05 (202. 05)	----	0. 5	-----	-----	
No.10+6. 55 (206. 55)	4. 50	0. 5	0. 50	2. 3	
No.10+6. 55 (206. 55)	0. 00	0. 4	0. 45	0. 0	
IP. 44 (217. 12)	10. 57	0. 4	0. 40	4. 2	
IP. 45 (237. 24)	20. 12	0. 4	0. 40	8. 0	
IP. 46 (241. 66)	4. 42	0. 4	0. 40	1. 8	
IP. 46+0. 39 (242. 05)	0. 39	0. 4	0. 40	0. 2	
合計	136. 49			24. 1 m <sup>3</sup>	

町道2号線		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
IP. 18(84. 53)	----		-----	-----	
IP. 24(91. 65)	7. 12		0. 00	0. 0	
IP. 28(97. 99)	6. 34		0. 00	0. 0	
IP. 34(107. 75)	9. 76		0. 00	0. 0	
IP. 38(122. 93)	15. 18		0. 00	0. 0	
IP. 40(139. 08)	16. 15		0. 00	0. 0	
IP. 40+1. 86 (140. 94)	1. 86		0. 00	0. 0	
IP. 40+3. 86 (142. 94)	2. 00		0. 00	0. 0	
IP. 40+5. 86 (144. 94)	2. 00		0. 00	0. 0	
No.7+5. 44 (145. 44)	0. 50		0. 00	0. 0	小計① 0. 0
No.7+14. 06 (154. 06)	----	0. 64	-----	-----	
No.7+14. 56 (154. 56)	0. 50	0. 64	0. 64	0. 3	
No.8	5. 44	0. 64	0. 64	3. 5	
IP. 41(179. 38)	19. 38	0. 64	0. 64	12. 4	
IP. 41+11. 26 (190. 64)	11. 26	0. 64	0. 64	7. 2	
IP. 41+11. 26 (190. 64)	0. 00	1. 40	1. 02	0. 0	
IP. 42(195. 67)	5. 03	1. 40	1. 40	7. 0	小計② 30. 4
IP. 43+0. 30 (202. 05)	----	1. 40	-----	-----	
IP. 43+0. 80 (202. 55)	0. 50	1. 40	1. 40	0. 7	
IP. 43+0. 50 (202. 55)	0. 00	0. 86	1. 13	0. 0	
IP. 44(217. 12)	14. 57	0. 86	0. 86	12. 5	
IP. 45(237. 24)	20. 12	0. 86	0. 86	17. 3	
IP. 45+4. 31 (241. 55)	4. 31	0. 86	0. 86	3. 7	
IP. 45+4. 31 (241. 55)	0. 00	1. 40	1. 13	0. 0	
IP. 46+0. 39 (242. 05)	0. 50	1. 40	1. 40	0. 7	小計③ 34. 9
累計	142. 52		合計	65. 3 m <sup>2</sup>	