

令和6年度(繰越)

交通安全対策補助通学路緊急対策事業 歩道整備工事

市道 光前寺南線

駒ヶ根市 柏木

数 量 計 算 書

駒 ヶ 根 市 役 所

数量総括表

令和6年度(繰越) 交通安全対策補助通学路緊急対策事業 歩道整備工事 光前寺南線

費目・工種・種別・細別・施工名称など	規格 1	規格 2	数量	単位
道路改良				式
道路土工				式
掘削工				式
掘削			1300	m 3
路肩盛土	土砂		6	m 3
路床盛土			80	m 3
残土処理工				式
土砂等運搬	残土		1440	m 3
残土等処分			1440	m 3
石・ブロック積（張）工				式
作業土工				式
床掘り			20	m 3
埋戻し			3	m 3
石積（張）工				式
石積取壊し	再利用撤去		8	m ²
石積工	材料再利用		8	m ²
排水構造物工				式
作業土工				式
床掘り			300	m 3
埋戻し			200	m 3
基面整正			400	m ²
側溝工				式
自由勾配側溝	300*300 縦断用		164	m
自由勾配側溝	500*700 横断用		8	m
自由勾配側溝	500*600 縦断用		16	m
自由勾配側溝	500*700 縦断用		80	m
自由勾配側溝	500*800 縦断用		61	m
自由勾配側溝	500*900 縦断用		27	m
自由勾配側溝	500*1000 縦断用		10	m
自由勾配側溝	500*1100 縦断用		14	m
自由勾配側溝	標準型突起付き500*600*2000		32	m
自由勾配側溝	標準型突起付き500*700*2000		10	m
自由勾配側溝	土留型 500*700*2000		14	m
自由勾配側溝	土留型 500*900*2000		14	m
自由勾配側溝	土留型 500*1100*2000		12	m
自由勾配側溝	土留突起付き500*700*2000		6	m
自由勾配側溝	土留突起付き500*800*2000		2	m
側溝蓋	自由勾配側溝縦断 300用 甲蓋		131	枚
側溝蓋	自由勾配側溝縦断300用グレーチング 蓋 L=1000		16	枚
側溝蓋	自由勾配側溝横断500用 普通目グレーチング 蓋		4	枚
側溝蓋	自由勾配側溝縦断 500用 甲蓋		166	枚
側溝蓋	自由勾配側溝縦断500用 普通目グレーチング 蓋		9	枚
側溝蓋	自由勾配側溝縦断500用 細目グレーチング 蓋		12	枚
側溝蓋	M型アト可変側溝用 500用 甲蓋 L=0.5m	標準型土留突起付	34	枚
側溝蓋	M型アト可変側溝縦断500用 グレーチング 普通目	標準型土留突起付	4	枚
側溝蓋	自由勾配側溝縦断土留型500用甲蓋 L=0.5m		32	枚
側溝蓋	自由勾配側溝縦断土留型500用グレーチング 蓋 細目 L=1000		4	枚
側溝蓋	M型アト可変側溝土留カセット付用 500用 甲蓋 L=0.5m	土留型突起付	6	枚
側溝蓋	M型アト可変側溝土留カセット付用 500用 グレーチング L=1.0m	土留型突起付	1	枚

排水管設置	排水管設置φ250mm	6	m
間詰コンクリート	18-8-25 B B	2	m 3
取付工	既設排水管接続	2	m
田面排水工			式
田面排水工		5	箇所
取水加工			式
取水加工		4	箇所
構造物撤去工			式
構造物取壊し工			式
コンクリート構造物取壊し	無筋コンクリート	22	m 3
コンクリート構造物取壊し	有筋コンクリート	15	m 3
排水構造物撤去工			式
U型側溝撤去	BF400	167	m
U型側溝撤去	BF500	148	m
運搬処理工			式
殻運搬	二次製品	17	m 3
殻運搬	無筋コンクリート殻	22	m 3
殻運搬	有筋コンクリート殻	15	m 3
殻処分	二次製品	43	t
殻処分	無筋コンクリート殻	51	t
殻処分	有筋コンクリート殻	38	t
舗装版撤去工			式
舗装版破碎工			式
舗装版切断	アスファルト舗装版 t = 15 c m以下	25	m
舗装版破碎積込	t = 15 c m以下	910	m 2
殻運搬	アスファルト殻	46	m 3
殻処分	アスファルト殻	105	t
舗装			式
地盤改良工			式
置換路床工			式
積込（ルーズ）	置換土	850	m 3
土砂等運搬	置換土	850	m 3
置換路床工（車道・路肩部）		740	m 3
置換路床工（歩道部）		30	m 3
舗装工			式
舗装準備工			式
不陸整正		1120	m 2
アスファルト舗装工			式
下層路盤（車道・路肩部）	RC-40 t = 23 c m	950	m 2
上層路盤（車道・路肩部）	M-40 t = 15 c m	950	m 2
上層路盤（歩道部）	RC-40 t=10cm	250	m 2
路盤（車道・路肩部）※取付	RC-40 t = 15cm	67	m 2
表層（車道・路肩部）	再生密粒度As（20F） t = 5 c m	950	m 2
表層（車道・路肩部）※取付	再生密粒度As（20F） t = 4 c m	67	m 2
表層（歩道部）	歩道 開粒 A s 13 t=3cm	250	m 2
縁石工			式
縁石工			式
歩車道境界ブロック	PLガッター L = 2000	130	m
歩車道境界ブロック	PLガッター 乗入L=600	48	m
防護柵工			
防護柵工			
ガードパイプ	Gp-Cp-2E 土中建込	25	m

区画線工				式
区画線工				式
ペイント式区画線（一式単価）	外側線 実線15cm			式
区画線設置（機・労のみ）	ペイント式（車載式）	実線 1 5 c m	590	m
区画線設置（材料費のみ）	ペイント式（車載式）	実線 1 5 c m	300	m
溶融式区画線（一式単価）	中央線 破線 15 c m			式
区画線設置（機・労のみ）	溶融式（手動）	破線 1 5 c m	138	m
区画線設置（材料費のみ）	溶融式（手動）	破線 1 5 c m	70	m
溶融式区画線（一式単価）	停止線 実線 45 c m			式
区画線設置（機・労のみ）	溶融式（手動）	実線 4 5 c m	6	m
区画線設置（材料費のみ）	溶融式（手動）	実線 4 5 c m	3	m
溶融式区画線（一式単価）	予告マーク 実線 20 c m			式
区画線設置（機・労のみ）	溶融式（手動）	実線 2 0 c m	18	m
区画線設置（材料費のみ）	溶融式（手動）	実線 2 0 c m	9	m
溶融式区画線（一式単価）	一時停止表示 矢印・文字15 c m換算			式
区画線設置（機・労のみ）	溶融式（手動）	矢印・記号・文字 1 5 c m換算	43	m
区画線設置（材料費のみ）	溶融式（手動）	矢印・記号・文字 1 5 c m換算	22	m
溶融式区画線（一式単価）	交差点指示 実線 30 c m			式
区画線設置（機・労のみ）	溶融式（手動）	実線 30 c m	4	m
区画線設置（材料費のみ）	溶融式（手動）	実線 30 c m	2	m
境界工				式
境界杭	材料費計上あり		20	本
道路付属物工				式
道路警戒標識	B201		2	本
道路反射鏡	φ 800 H = 2500		1	本
仮設工				式
任意仮設工				式
水替工				式
ポンプ据付・撤去	据付・撤去		2	箇所
ポンプ排水			160	台・日
交通管理工				式
交通誘導警備員	昼間		320	人・日

道路土工		計 算 書		光前寺南線	
名 称	計 算 式	単位	数 量		
道路土工					
掘削工					
掘削(土砂)	掘削(土砂)計算書より V= 1346.2 = 1300	m3	1300		
盛土工					
路肩盛土	路肩盛土計算書より V= 5.6 = 6	m3	6		
路床盛土	路床盛土計算書より V= 79.1 = 80	m3	80		
路体盛土	路体盛土計算書より V= 0.0 = 0	m3	0		
畦畔及び取付	畦畔及び取付計算書より V= 0.0 = 0	m3	0		

計算書記載例 算術演算子 (+)加算 (-)減算 (*)乗算 (/)除算 (^)べき乗 :単位(m)メートル (m2)平方メートル (m3)立法メートル (kg)キログラム

[illegible]

計算書記載例 算術演算子 (+)加算 (-)減算 (*)乗算 (/)除算 (^)べき乗 :単位(m)メートル (m2)平方メートル (m3)立法メートル (kg)キログラム

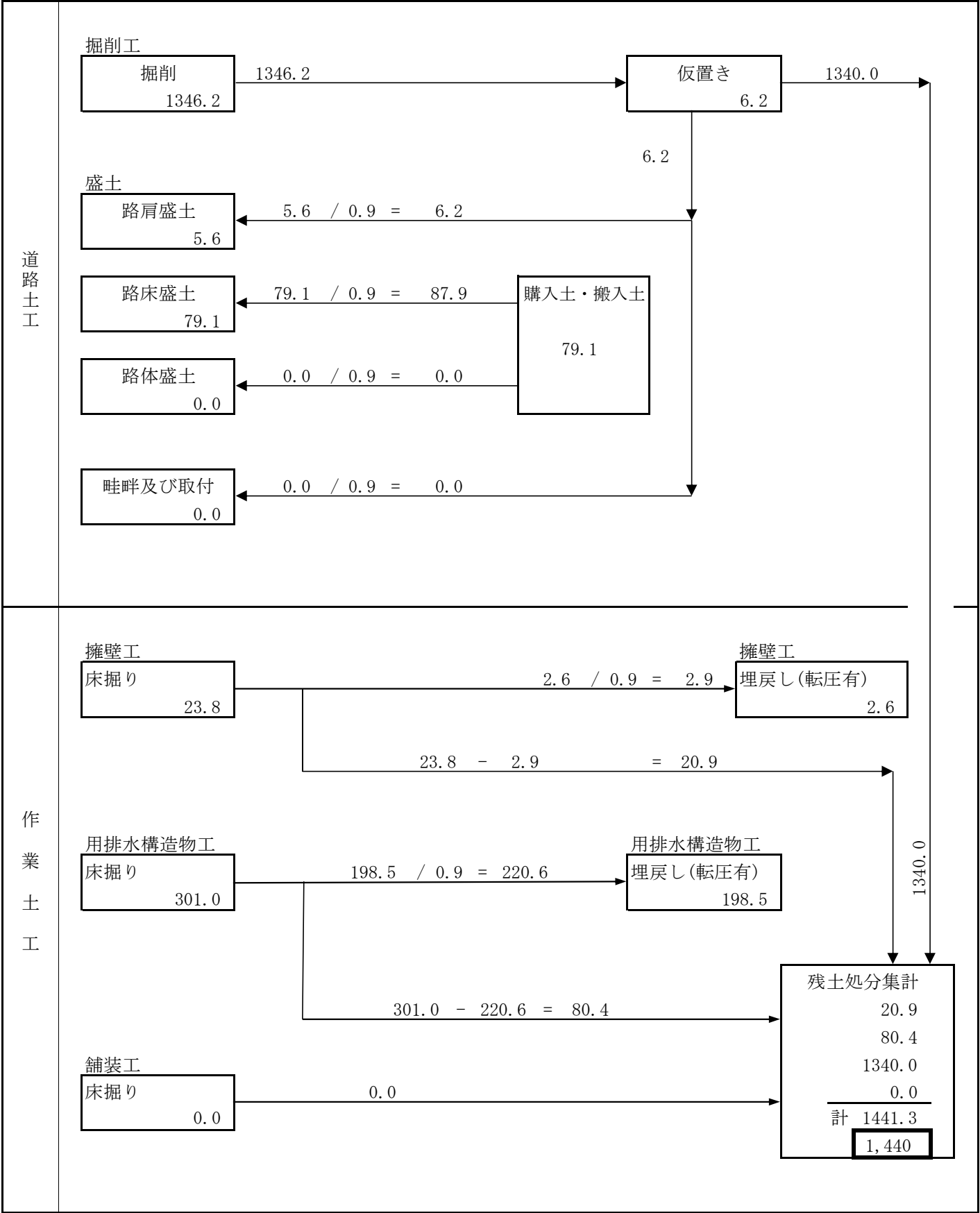
道路土工					計 算 書			光前寺南線
測 点	距離 (m)	路肩盛土			路床盛土			摘 要
		断面積 (m ²)	平均断面 積 (m2)	体 積 (m ³)	断面積 (m ²)	平均断面 積 (m2)	体 積 (m ³)	
NO.16		0.0			0.0			
NO.16+5	5.0	0.1	0.05	0.3	0.7	0.35	1.8	
NO.16+17	17.0	0.1	0.10	1.7	0.6	0.65	11.1	
NO.17+11	14.0	0.0	0.05	0.7	0.7	0.65	9.1	
小 計	36.0			2.7			22.0	

計算書記載例 算術演算子 (+)加算 (-)減算 (*)乗算 (/)除算 (^)べき乗 :単位(m)メートル (m²)平方メートル (m³)立法メートル (kg)キログラム

[illegible]

計算書記載例 算術演算子 (+)加算 (-)減算 (*)乗算 (/)除算 (^)べき乗 :単位(m)メートル (m2)平方メートル (m3)立法メートル (kg)キログラム

土工配分図（光前寺南線）



擁壁工 作業土工				計 算 書			光前寺南線	
名 称	計 算 式						単位	数 量
作業土工								
	<div><左></div> <div><右></div>							
床堀	床堀計算書より V= 23.8 + 0.0 = 23.8						m3	20
埋戻し	埋戻し計算書より V= 2.6 + 0.0 = 2.6						m3	3

計算書記載例 算術演算子 (+)加算 (-)減算 (*)乗算 (/)除算 (^)べき乗 : 単位(m)メートル (m2)平方メートル (m3)立法メートル (kg)キログラム

計算書記載例 算術演算子 (+)加算 (-)減算 (*)乗算 (/)除算 (^)べき乗 :単位(m)メートル (m2)平方メートル (m3)立法メートル (kg)キログラム

計算書記載例 算術演算子 (+)加算 (-)減算 (*)乗算 (/)除算 (^)べき乗 :単位(m)メートル (m2)平方メートル (m3)立法メートル (kg)キログラム

取付 割石積 計 算 書

光前寺南線

前面勾配 N1= 0.20

背面勾配 N2= 0.20

裏込材天端幅 C= 0.30

裏コンクリート厚b= 0.10

ブロック質量 150kg/個未満

測点	天端工延長 TL	基礎工延長 KL	ブロック積高 H	根入れ (参考値) h	平均延長 (TL+KL)/2=L	ブロック積面積計算			裏込め材体積計算					適用
						法 長 SL	平均法長 SL'	法面積 SL'*L	上端水平幅 C'	下端水平幅 D'	断面積 A	平均断面積 A'	体 積 A'*L	
NO.20+13.9			0.87	0.00		0.89			0.306	0.306	0.27			
No.20+15.5	1.53	1.53	0.87	0.00	1.53	0.89	0.890	1.36	0.306	0.306	0.27	0.270	0.41	
KE.2-1	6.97	6.97	0.87	0.00	6.97	0.89	0.890	6.20	0.306	0.306	0.27	0.270	1.88	
合 計	8.50	8.50						7.56					2.29	

割石積面積 A= 7.56 m² 控え35cm 裏コンクリート厚 t= 10cm

胴裏込コンクリート V= 7.56 * 0.10 + 7.56 * 2.2m³/10m²= 2.419 m³

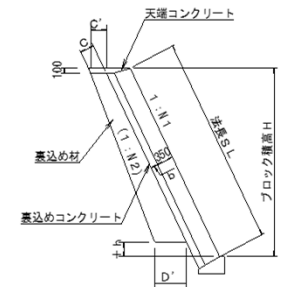
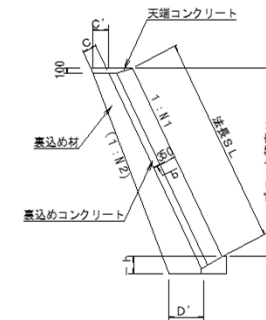
裏込め材 V= 2.29 m³

天端コンクリート L= 8.50 m

基礎工 L= 8.50 m 30型

目地材 A= 0

足場工 掛A= 0

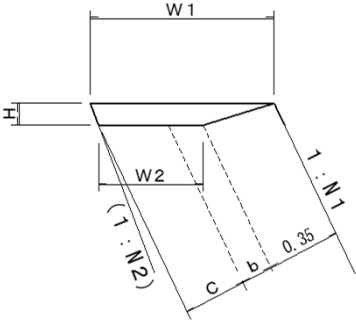


天端コンクリート 計 算 書

光前寺南線
ブロック控長35cm

測 点 又はブロック名称	前面勾配 N1	背面勾配 N2	天端コンクリート高 H	裏込コンクリート厚 b	裏込材天端幅 C	施工延長 L	目地設置数 n	天端水平幅 W1	下端水平幅 W2	断面積A (W1+W2)/2*H	目地材 n*断面積	コンクリート体積 A'*L	適 用
取付	0.20	0.20	0.10	0.10	0.00	8.50	0	0.459	0.102	0.028	0.00	0.238	
合 計						8.50					0.00	0.238	

本体コンクリート V=	0.238	m ³	型枠数量は標準歩掛に含まれるため省略
目地材面積 A=	0.00	m ²	



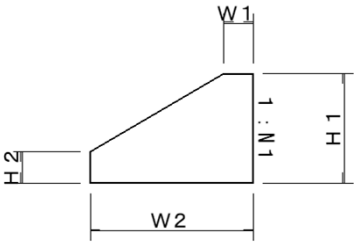
基礎エコンクリート 計 算 書

光前寺南線
前面・背面勾配垂直形式基礎

測 点 又はブロック名称	基礎形式	基礎前面高 H1	基礎背面高 H2	天端幅 W1	底板幅 W2	施工延長 L	目地設置数 n	基礎材 有無	断面積	床均し 面積	目地材 n*断面積	コンクリート体積 A'*L	適 用
取付	30型	0.30	0.10	0.10	0.52	8.50		有	0.114	5.270	0.00	0.969	
合 計						8.50		有		5.270	0.00	0.969	

本体コンクリート V=	0.969	m ³	型枠数量は標準歩掛に含まれるため省略
基礎材面積 A=	5.27	m ²	基礎材敷き厚t= 10cm

床均し面積 A=	5.27	m ²
目地材面積 A=	0.00	m ²



計算書記載例 算術演算子 (+)加算 (-)減算 (*)乗算 (/)除算 (^)べき乗 :単位(m)メートル (m2)平方メートル (m3)立法メートル (kg)キログラム

計算書記載例 算術演算子 (+)加算 (-)減算 (*)乗算 (/)除算 (^)べき乗 :単位(m)メートル (m2)平方メートル (m3)立法メートル (kg)キログラム

計算書記載例 算術演算子 (+)加算 (-)減算 (*)乗算 (/)除算 (^)べき乗 :単位(m)メートル (m²)平方メートル (m³)立方メートル (kg)キログラム

計算書記載例 算術演算子 (+)加算 (-)減算 (*)乗算 (/)除算 (^)べき乗 :単位(m)メートル (m²)平方メートル (m³)立方メートル (kg)キログラム

計算書記載例 算術演算子 (+)加算 (-)減算 (*)乗算 (/)除算 (^)べき乗 :単位(m)メートル (m²)平方メートル (m³)立方メートル (kg)キログラム

計算書記載例 算術演算子 (+)加算 (-)減算 (*)乗算 (/)除算 (^)べき乗 :単位(m)メートル (m²)平方メートル (m³)立方メートル (kg)キログラム

[illegible]

自由勾配側溝 幅300型		集 計 表		光前寺南線	
名 称	計 算 式			単位	数 量
自由勾配側溝 幅300型	延長計算書より L= 164.00				
	体積= 2.47				
	形式	高さ	延長	Co体積	平均底厚
	横断型	H300			
	標準型	H300	164.00	2.47	0.05
	標準型	H900			

[illegible]

計算書記載例 算術演算子 (+)加算 (-)減算 (*)乗算 (/)除算 (^)べき乗 :単位(m)メートル (m²)平方メートル (m³)立法メートル (kg)キログラム

自由勾配側溝 幅500型 集計表 2－1									光前寺南線	
名 称	計 算 式								単位	数 量
自由勾配側溝	幅500型 延長計算書より L= 306.40 体積= 17.56									
形式	高さ	左延長	右延長	合計延長	Co左体積	Co右体積	Co合計	平均底厚		
横断型	H600	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	#DIV/0!	m	0
横断型	H700	8.00	0.00	8.00	0.40	0.00	0.40	0.10	m	8
横断型	H800	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	#DIV/0!	m	0
標準型	H500	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	#DIV/0!	m	0
標準型	H600	16.30	0.00	16.30	0.90	0.00	0.90	0.11	m	16
標準型	H700	72.00	8.00	80.00	3.96	0.48	4.44	0.11	m	80
標準型	H800	0.00	60.50	60.50	0.00	2.86	2.86	0.09	m	61
標準型	H900	0.00	27.14	27.14	0.00	1.72	1.72	0.13	m	27
標準型	H1000	0.00	10.00	10.00	0.00	0.59	0.59	0.12	m	10
標準型	H1100	0.00	14.00	14.00	0.00	0.88	0.88	0.13	m	14
標準型突起付き	H500	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	#DIV/0!	m	0
標準型突起付き	H600	32.00	0.00	32.00	1.76	0.00	1.76	0.11	m	32
標準型突起付き	H700	10.00	0.00	10.00	0.71	0.00	0.71	0.14	m	10
標準型突起付き	H800	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	#DIV/0!	m	0
標準型突起付き	H900	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	#DIV/0!	m	0
標準型突起付き	H1200	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	#DIV/0!	m	0
土留型	H700	0.00	14.46	14.46	0.00	1.36	1.36	0.19	m	14
土留型	H800	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	#DIV/0!	m	0
土留型	H900	0.00	14.00	14.00	0.00	0.98	0.98	0.14	m	14
土留型	H1100	0.00	12.00	12.00	0.00	0.48	0.48	0.08	m	12
土留型	H1200	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	#DIV/0!	m	0
土留型突起付き	H500	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	#DIV/0!	m	0

計算書記載例 算術演算子 (+)加算 (-)減算 (*)乗算 (/)除算 (^)べき乗 :単位(m)メートル (m2)平方メートル (m3)立方メートル (kg)キログラム

自由勾配側溝幅500型		左側集計表	光前寺南線	
名 称	計 算 式		単位	数 量
自由勾配側溝 左側集計	幅500型 延長計算書より L= 146.30			
	体積= 8.21			
	形式	高さ	延長	Co体積
	横断型	H700	8.00	0.40
	横断型	H800	0.00	0.00
	標準型	H500	0.00	0.00
	標準型	H600	16.30	0.90
	標準型	H700	72.00	3.96
	標準型	H800	0.00	0.00
	標準型	H900	0.00	0.00
	標準型	H1000	0.00	0.00
	標準型突起付き	H500	0.00	0.00
	標準型突起付き	H600	32.00	1.76
	標準型突起付き	H700	10.00	0.71
	標準型突起付き	H800	0.00	0.00
	標準型突起付き	H900	0.00	0.00
	標準型突起付き	H1200	0.00	0.00
	土留型突起付き	H500	0.00	0.00
	土留型突起付き	H700	6.00	0.36
	土留型突起付き	H800	2.00	0.12
	土留型突起付き	H900	0.00	0.00
	土留型突起付き	H1000	0.00	0.00
	土留型突起付き	H1100	0.00	0.00
	U固定型	H600	0.00	0.00
	U固定型	H700	0.00	0.00
	U固定型	H800	0.00	0.00

計算書記載例 算術演算子 (+)加算 (-)減算 (*)乗算 (/)除算 (^)べき乗 :単位(m)メートル (m2)平方メートル (m3)立法メートル (kg)キログラム

自由勾配側溝 左側 幅 500 型 延長等一覽 光前寺南線

[illegible]

自由勾配側溝 左側		幅	500	型	延長等一覧		光前寺南線	
参考測点		延長 (m)	勾配コンクリートの計算				摘 要	
始点側	終点側		始点側 底厚	終点側 底厚	平均底厚	体積	高さ	型式
							H900	標準型突起付き
							H900	土留型突起付き
							H800	標準型
							H700	標準型突起付き
							H800	標準型突起付き
							H800	標準型突起付き
							H800	標準型突起付き
							H700	土留型突起付き
							H700	標準型
							H700	標準型突起付き
							H800	標準型突起付き
							H900	標準型突起付き
							H1000	土留型突起付き
							H1100	土留型突起付き
							H900	標準型
							H900	標準型
							H900	土留型突起付き
							H900	土留型突起付き
							H700	横断型
							H700	標準型
							H800	標準型
							H900	標準型
小計		146.30				8.21		

自由勾配側溝 左側 幅 500 型 延長等一覧 光前寺南線								
参考測点区間		延長 (m)	勾配コンクリートの計算				摘 要	
始点側	終点側		始点側 底厚	終点側 底厚	平均底厚	体積	高さ	型式
取水加工のための入替			(区間の底厚を参考に算出)					
N021+2.6	N022+17.3	-2.00	0.158	0.061	0.11	-0.11	H600	標準型突起付き
N021+2.6	N022+17.3	2.00	0.158	0.061	0.11	0.11	H700	標準型突起付き
N023+5.3	N023+13.3	-2.00	0.130	0.110	0.12	-0.12	H700	土留型突起付き
N023+5.3	N023+13.3	2.00	0.130	0.110	0.12	0.12	H800	土留型突起付き
小 計		0.00				0.00		

自由勾配側溝幅500型		右側集計表		光前寺南線																																																																																																									
名 称	計 算 式			単位	数 量																																																																																																								
自由勾配側溝 右側集計	幅500型 延長計算書より L= 160.10 体積= 9.35																																																																																																												
	<table><tr><td>形式</td><td>高さ</td><td>延長</td><td>Co体積</td></tr><tr><td>横断型</td><td>H600</td><td>0.00</td><td>0.00</td></tr><tr><td>横断型</td><td>H700</td><td>0.00</td><td>0.00</td></tr><tr><td>標準型</td><td>H500</td><td>0.00</td><td>0.00</td></tr><tr><td>標準型</td><td>H600</td><td>0.00</td><td>0.00</td></tr><tr><td>標準型</td><td>H700</td><td>8.00</td><td>0.48</td></tr><tr><td>標準型</td><td>H800</td><td>60.50</td><td>2.86</td></tr><tr><td>標準型</td><td>H900</td><td>27.14</td><td>1.72</td></tr><tr><td>標準型</td><td>H1000</td><td>10.00</td><td>0.59</td></tr><tr><td>標準型</td><td>H1100</td><td>14.00</td><td>0.88</td></tr><tr><td>土留型</td><td>H700</td><td>14.46</td><td>1.36</td></tr><tr><td>土留型</td><td>H800</td><td>0.00</td><td>0.00</td></tr><tr><td>土留型</td><td>H900</td><td>14.00</td><td>0.98</td></tr><tr><td>土留型</td><td>H1100</td><td>12.00</td><td>0.48</td></tr><tr><td>土留型</td><td>H1200</td><td>0.00</td><td>0.00</td></tr><tr><td>土留型防護柵型歩道用</td><td>H1100</td><td>0.00</td><td>0.00</td></tr><tr><td>土留型防護柵型歩道用</td><td>H1200</td><td>0.00</td><td>0.00</td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td></tr></table>			形式	高さ	延長	Co体積	横断型	H600	0.00	0.00	横断型	H700	0.00	0.00	標準型	H500	0.00	0.00	標準型	H600	0.00	0.00	標準型	H700	8.00	0.48	標準型	H800	60.50	2.86	標準型	H900	27.14	1.72	標準型	H1000	10.00	0.59	標準型	H1100	14.00	0.88	土留型	H700	14.46	1.36	土留型	H800	0.00	0.00	土留型	H900	14.00	0.98	土留型	H1100	12.00	0.48	土留型	H1200	0.00	0.00	土留型防護柵型歩道用	H1100	0.00	0.00	土留型防護柵型歩道用	H1200	0.00	0.00																																						
	形式	高さ	延長	Co体積																																																																																																									
	横断型	H600	0.00	0.00																																																																																																									
	横断型	H700	0.00	0.00																																																																																																									
	標準型	H500	0.00	0.00																																																																																																									
	標準型	H600	0.00	0.00																																																																																																									
	標準型	H700	8.00	0.48																																																																																																									
	標準型	H800	60.50	2.86																																																																																																									
	標準型	H900	27.14	1.72																																																																																																									
	標準型	H1000	10.00	0.59																																																																																																									
	標準型	H1100	14.00	0.88																																																																																																									
	土留型	H700	14.46	1.36																																																																																																									
	土留型	H800	0.00	0.00																																																																																																									
	土留型	H900	14.00	0.98																																																																																																									
	土留型	H1100	12.00	0.48																																																																																																									
	土留型	H1200	0.00	0.00																																																																																																									
	土留型防護柵型歩道用	H1100	0.00	0.00																																																																																																									
	土留型防護柵型歩道用	H1200	0.00	0.00																																																																																																									

自由勾配側溝 右側 幅 500 型 延長等一覧 光前寺南線

参考測点		延長 (m)	勾配コンクリートの計算				摘 要	
始点側	終点側		始点側 底厚	終点側 底厚	平均底厚	体積	高さ	型式
			0.073	0.127	0.10	0.00	H1100	標準型
			0.127	0.146	0.14	0.00	H1100	土留型防護柵型歩道用
			0.133	0.060	0.10	0.00	H600	標準型
			0.160	0.055	0.11	0.00	H700	標準型
No. 16+5	N016+17.5	12.50	0.155	0.134	0.14	0.88	H800	標準型
N016+17.5	N017+17.5	20.00	0.134	0.064	0.10	1.00	H800	標準型
N017+17.5	N018+11.5	14.00	0.164	0.117	0.14	0.98	H900	土留型
N018+11.5	N019+2.6	11.14	0.117	0.168	0.14	0.78	H900	標準型
N019+2.6	N020+6.5	24.00	0.068	0.060	0.06	0.72	H800	標準型
N020+6.5	N020+16.5	10.00	0.160	0.059	0.11	0.55	H900	標準型
N020+16.5	N021+2.4	6.00	0.159	0.062	0.11	0.33	H1000	標準型
N021+2.4	N021+10.4	8.00	0.162	0.106	0.13	0.52	H1100	標準型
N021+10.4	N022+1.7	12.00	0.106	0.056	0.08	0.48	H1100	土留型
N022+1.7	N022+7.7	6.00	0.056	0.192	0.12	0.36	H1100	標準型
N022+7.7	N022+11.7	4.00	0.092	0.172	0.13	0.26	H1000	標準型
N022+11.7	N022+17.7	6.00	0.072	0.192	0.13	0.39	H900	標準型
N022+17.7	N023+1.3	4.00	0.092	0.172	0.13	0.26	H800	標準型
N023+1.3	N023+9.3	8.00	0.072	0.170	0.12	0.48	H700	標準型
N023+9.3	No. 23+13.3	3.70	0.170	0.242	0.21	0.39	H700	土留型
No. 23+13.3	R-5号柵+10.8	10.76	0.232	0.121	0.18	0.97	H700	土留型
					0.00	0.00	H700	土留型
					0.00	0.00	H800	標準型
					0.00	0.00	H900	標準型
					0.00	0.00	H600	横断型
					0.00	0.00	H600	標準型
					0.00	0.00	H600	標準型
					0.00	0.00	H700	土留型
					0.00	0.00	H700	横断型
					0.00	0.00	H700	標準型
					0.00	0.00	H700	標準型
					0.00	0.00	H700	標準型
					0.00	0.00	H600	標準型
					0.00	0.00	H600	標準型

自由勾配側溝 右側 幅 500 型 延長等一覧 光前寺南線

参考測点		延長 (m)	勾配コンクリートの計算				摘 要	
始点側	終点側		始点側 底厚	終点側 底厚	平均底厚	体積	高さ	型式
					0.00	0.00	H700	標準型
					0.00	0.00	H800	標準型
					0.00	0.00	H900	標準型
					0.00	0.00	H1000	標準型
					0.00	0.00	H700	横断型
					0.00	0.00	H500	標準型
取水加工のための入替			(区間の底厚を参考に算出)					
					0.00	0.00	H1100	土留型防護柵型歩道用
					0.00	0.00	H1200	土留型防護柵型歩道用
					0.00	0.00	H1100	土留型
					0.00	0.00	H1200	土留型
					0.00	0.00	H700	土留型
					0.00	0.00	H800	土留型
					0.00	0.00	H700	土留型
					0.00	0.00	H800	土留型
小 計		160.10				9.35		

計算書記載例 算術演算子 (+)加算 (-)減算 (*)乗算 (/)除算 (^)べき乗 :単位(m)メートル (m2)平方メートル (m3)立法メートル (kg)キログラム

側 溝 工 排水工他					集 計 表		光前寺南線	
名 称	計 算 式					単位	数 量	
自由勾配側溝 縦断 300用 甲蓋	L=500 164.00 m * 8/10	=	131.2	枚	131			
自由勾配側溝 縦断300用グレーチング蓋	L=1000 164.00 m * 1/10	=	16.4	枚	16			
自由勾配側溝 横断500用 普通目グレーチング蓋	L=1000 8.00 m * 5/10	=	4.0	枚	4			
自由勾配側溝 縦断 500用 甲蓋	L=500 208.00 m * 8/10	=	166.4	枚	166			
自由勾配側溝 縦断 500用 グレーチング蓋 (普通目・細目)	L=1000 208.00 m * 1/10	=	20.8	枚	21			
標準型土留突起付 500用 甲蓋	L=500 42.00 m * 8/10	=	33.6	枚	34			
標準型土留突起付 500用 グレーチング蓋	L=1000 42.00 m * 1/10	=	4	枚	4			
土留型 500用 甲蓋	L=500 40.00 m * 8/10	=	32.0	枚	32			
土留型 500用 グレーチング蓋	L=1000 40.00 m * 1/10	=	4	枚	4			
土留型突起付 500用 甲蓋	L=500 8.00 m * 8/10	=	6.4	枚	6			
土留型突起付 500用 グレーチング蓋	L=1000 8.00 m * 1/10	=	1	枚	1			

計算書記載例 算術演算子 (+)加算 (-)減算 (*)乗算 (/)除算 (^)べき乗 :単位(m)メートル (m2)平方メートル (m3)立法メートル (kg)キログラム

側 溝 工 排水工他				集 計 表		光前寺南線	
名 称	計 算 式				単位	数 量	
排水工	流末排水管設置 φ 250mm 延長計算書より L= 6.00				= 6	m	6
間詰工	コンクリート間詰工 計算書より V= 2.16				= 2	m3	2
取付工	既設排水管接続 φ 200mm～ φ 150mm 計算書より L= 2.00				= 2	m	2

計算書記載例 算術演算子 (+)加算 (-)減算 (*)乗算 (/)除算 (^)べき乗 :単位(m)メートル (m2)平方メートル (m3)立法メートル (kg)キログラム

間 詰 工 体 積 計 算 書 光前寺南線							
参考測点			形状・寸法			体積 (m ³)	摘要
始点側	終点側		平均幅	高さ・厚さ	長さ		
NO.16+6	NO.17+17	左	0.35	0.15	24.00	1.26	擁壁擦り付け
NO.20+11	KE.2-1	左	0.35	0.15	11.50	0.60	
NO.18+11		右	0.30	1.00	0.50	0.15	擁壁擦り付け
NO.18+11		右	0.30	1.00	0.50	0.15	擁壁擦り付け
合 計						2.16	

側 溝 工 BF他 集 計 表 光前寺南線			
名 称	計 算 式	単位	数 量
田面排水	計算書より N= 5 = 5	箇所	5
取水加工	計算書より N= 3 + 1 = 4	箇所	4

計算書記載例 算術演算子 (+)加算 (-)減算 (*)乗算 (/)除算 (^)べき乗 :単位(m)メートル (m2)平方メートル (m3)立法メートル (kg)キログラム

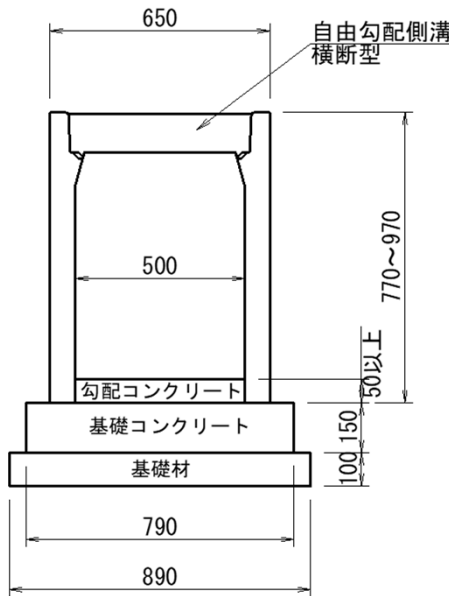
田面排水				延長計算書		光前寺南線	
参考測点		箇所	摘要	参考測点		箇所	摘要
始点側	終点側			始点側	終点側		
左側							
NO21+7.6		1					
NO22+8.2		1					
右側							
NO10+3.1		1					
NO21+3.9		1					
NO23+5.3		1					
小計		5					

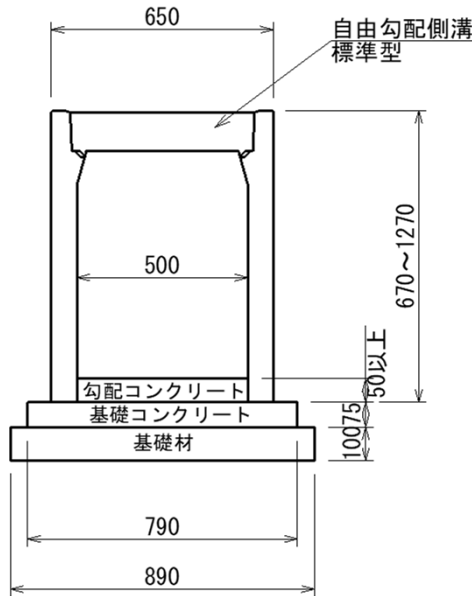
計算書記載例 算術演算子 (+)加算 (-)減算 (*)乗算 (/)除算 (^)べき乗 :単位(m)メートル (m²)平方メートル (m³)立法メートル (kg)キログラム

L型側溝(標準型・乗り入れテーパ型)		計 算 書		(10m当り)	
<div></div>					
名 称	計 算 式			単位	数 量
L型側溝	プレキャストL型側溝 PLガッター H=200,B=200,W=180 L= 10.00			m	10.0
調整モルタル	1:3BB V= 0.42 × 0.02 × 10.00 = 0.084			m3	0.1
基礎材	再生クラッシャラン0-40 t=10cm A= 0.47 × 10.00 = 4.70			m2	4.7

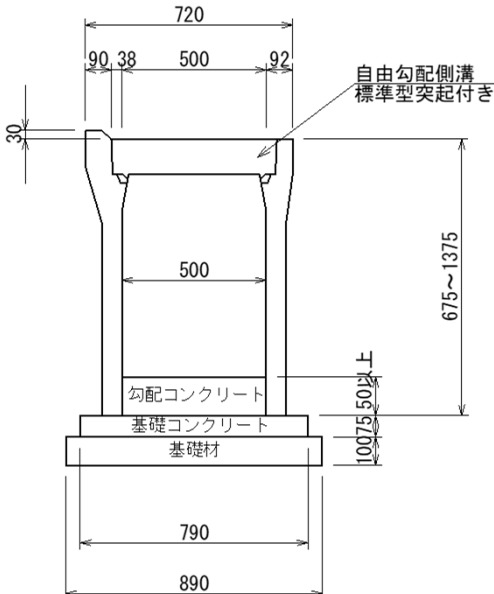
自由勾配側溝 W300（標準型）		計 算 書		(10m当り)	
<div><p>自由勾配側溝 縦断型</p><p>420</p><p>300</p><p>50</p><p>50</p><p>100</p><p>基礎材</p><p>570</p><p>670</p><p>勾配コンクリート</p><p>基礎コンクリート</p></div>					
名 称	計 算 式			単位	数 量
自由勾配側溝	W300×H300～1200型（防音タイプ標準型） L= 10.00			m	10.0
勾配コンクリート	18-8-25BB 底厚平均値は集計表より V= 0.30 × 0.09 × 10.00 = 0.270			m3	0.3
基礎コンクリート	18-8-25BB V= 0.57 × 0.05 × 10.00 = 0.285			m3	0.3
基礎材	再生クラッシャラン0-40 t=10cm A= 0.67 × 10.00 = 6.70			m2	6.7
型 枠	A= 0.05 × 10.00 × 2 = 1.00			m2	1.0
グレーチング蓋	W300用 L=1.00m 車道用 10m毎 1枚			枚	1
コンクリート蓋	W300用 L=0.50m 車道用 N=(10.0/2.0-1)*2=8			枚	8

計算書記載例 算術演算子 (+)加算 (-)減算 (*)乗算 (/)除算 (^)べき乗 :単位(m)メートル (m2)平方メートル (m3)立方メートル (kg)キログラム

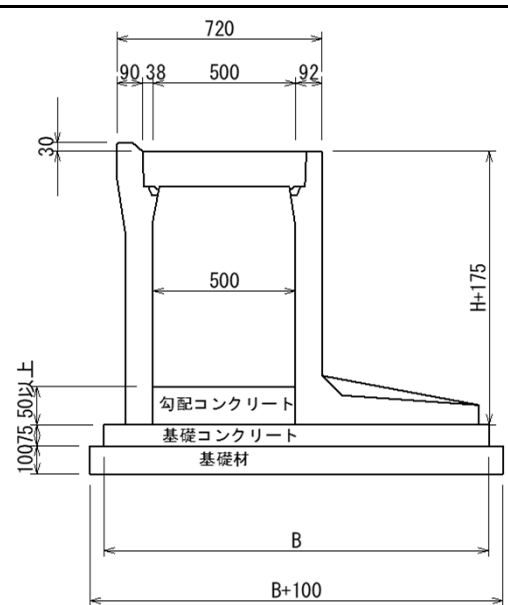
自由勾配側溝 W500 (横断型)		計 算 書		(10m当り)	
<div></div>					
名 称	計 算 式			単位	数 量
自由勾配側溝	W500 × H600～800型 (防音タイプ横断型) L= 10.00			m	10.0
勾配コンクリート	18-8-25BB 底厚平均値は集計表より V= 0.50 × 0.12 × 10.00 = 0.600			m3	0.6
基礎コンクリート	18-8-25BB V= 0.79 × 0.15 × 10.00 = 1.185			m3	1.2
基礎材	再生クラッシャラン0-40 t=10cm A= 0.89 × 10.00 = 8.90			m2	8.9
型 枠	A= 0.15 × 10.00 × 2 = 3.00			m2	3.0
グレーチング蓋	W500用 L=1.00m 車道用ボルト止め			枚	5

自由勾配側溝 W500 (標準型)		計 算 書		(10m当り)		
<div></div>						
名 称	計 算 式				単位	数 量
自由勾配側溝	W500 × H500～1100型 (防音タイプ標準型) L= 10.00				m	10.0
勾配コンクリート	18-8-25BB 底厚平均値は集計表より V= 0.50 × 0.11 × 10.00 = 0.550				m3	0.6
基礎コンクリート	18-8-25BB V= 0.79 × 0.08 × 10.00 = 0.632				m3	0.6
基礎材	再生クラッシャラン0-40 t=10cm A= 0.89 × 10.00 = 8.90				m2	8.9
型 枠	A= 0.08 × 10.00 × 2 = 1.60				m2	1.6
グレーチング蓋	W500用 L=1.00m 車道用・歩道用 10m毎 1枚				枚	1
コンクリート蓋	W500用 L=0.50m 車道用・歩道用 N=(10.0/2.0-1)*2=8				枚	8

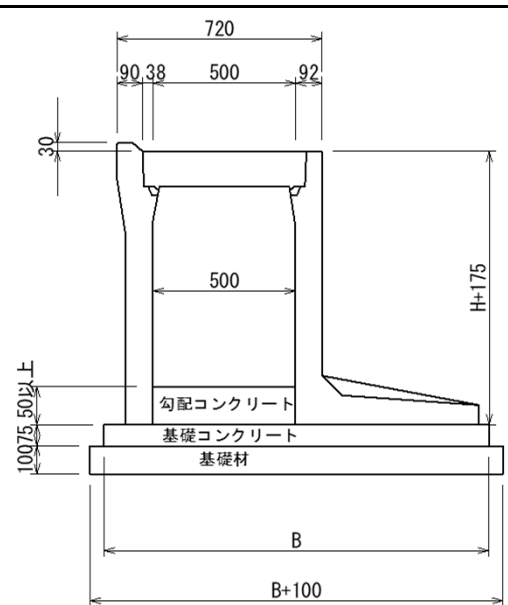
計算書記載例 算術演算子 (+)加算 (-)減算 (*)乗算 (/)除算 (^)べき乗 :単位(m)メートル (m2)平方メートル (m3)立方メートル (kg)キログラム

自由勾配側溝 W500 (標準型突起付き)		計 算 書		(10m当り)	
<div></div>					
名 称	計 算 式			単位	数 量
自由勾配側溝	W500 × H500～1200型 (標準型突起付き) L= 10.00			m	10.0
勾配コンクリート	18-8-25BB 底厚平均値は集計表より V= 0.50 × 0.11 × 10.00 = 0.550			m3	0.6
基礎コンクリート	18-8-25BB V= 0.79 × 0.08 × 10.00 = 0.632			m3	0.6
基礎材	再生クラッシャラン0-40 t=10cm A= 0.89 × 10.00 = 8.90			m2	8.9
型 枠	A= 0.08 × 10.00 × 2 = 1.60			m2	1.6
グレーチング蓋	W500用 L=1.00m 車道用 10m毎 1枚			枚	1
コンクリート蓋	W500用 L=0.50m 車道用 N=(10.0/2.0-1)*2=8			枚	8

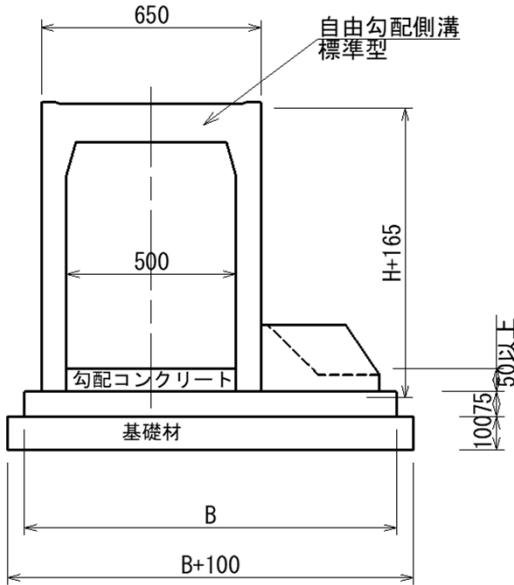
計算書記載例 算術演算子 (+)加算 (-)減算 (*)乗算 (/)除算 (^)べき乗 :単位(m)メートル (m2)平方メートル (m3)立方メートル (kg)キログラム

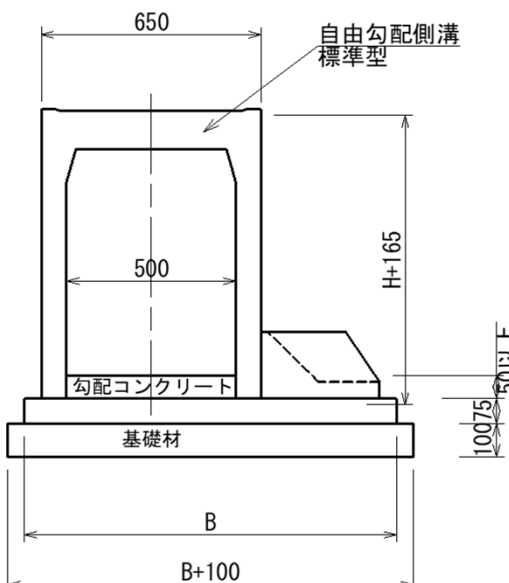
自由勾配側溝 W500 (土留型突起付き)		計 算 書		(10m当り)															
				<table><tr><th colspan="2">参考寸法表</th></tr><tr><th>H</th><th>B</th></tr><tr><td>500</td><td>920</td></tr><tr><td>700</td><td>990</td></tr><tr><td>800</td><td>1040</td></tr><tr><td>900</td><td>1190</td></tr><tr><td>1000</td><td>1190</td></tr></table>		参考寸法表		H	B	500	920	700	990	800	1040	900	1190	1000	1190
参考寸法表																			
H	B																		
500	920																		
700	990																		
800	1040																		
900	1190																		
1000	1190																		
名 称	計 算 式			単位	数 量														
自由勾配側溝	W500×H700型 (土留型突起付き) L= 10.00			m	10.0														
勾配コンクリート	18-8-25BB 底厚平均値は集計表より V= 0.50 × 0.08 × 10.00 = 0.400			m3	0.4														
基礎コンクリート	18-8-25BB V= 0.99 × 0.08 × 10.00 = 0.792			m3	0.8														
基礎材	再生クラッシュラン0-40 t=10cm A= 1.09 × 10.00 = 10.90			m2	10.9														
型 枠	A= 0.08 × 10.00 × 2 = 1.60			m2	1.6														
グレーチング蓋	W500用 L=1.00m 車道用 10m毎 1枚			枚	1														
コンクリート蓋	W500用 L=0.50m 車道用 N=(10.0/2.0-1)*2=8			枚	8														

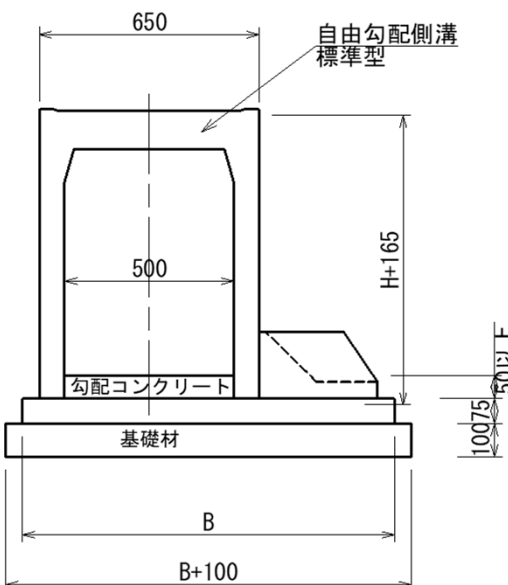
計算書記載例 算術演算子 (+)加算 (-)減算 (*)乗算 (/)除算 (^)べき乗 :単位(m)メートル (m2)平方メートル (m3)立方メートル (kg)キログラム

自由勾配側溝 W500 (土留型突起付き)		計 算 書		(10m当り)															
				<table><tr><th colspan="2">参考寸法表</th></tr><tr><th>H</th><th>B</th></tr><tr><td>500</td><td>920</td></tr><tr><td>700</td><td>990</td></tr><tr><td>800</td><td>1040</td></tr><tr><td>900</td><td>1190</td></tr><tr><td>1000</td><td>1190</td></tr></table>		参考寸法表		H	B	500	920	700	990	800	1040	900	1190	1000	1190
参考寸法表																			
H	B																		
500	920																		
700	990																		
800	1040																		
900	1190																		
1000	1190																		
名 称	計 算 式			単位	数 量														
自由勾配側溝	W500×H800型 (土留型突起付き) L= 10.00			m	10.0														
勾配コンクリート	18-8-25BB 底厚平均値は集計表より V= 0.50 × 0.13 × 10.00 = 0.650			m3	0.7														
基礎コンクリート	18-8-25BB V= 1.04 × 0.08 × 10.00 = 0.832			m3	0.8														
基礎材	再生クラッシャラン0-40 t=10cm A= 1.14 × 10.00 = 11.40			m2	11.4														
型 枠	A= 0.08 × 10.00 × 2 = 1.60			m2	1.6														
グレーチング蓋	W500用 L=1.00m 車道用 10m毎 1枚			枚	1														
コンクリート蓋	W500用 L=0.50m 車道用 N=(10.0/2.0-1)*2=8			枚	8														

計算書記載例 算術演算子 (+)加算 (-)減算 (*)乗算 (/)除算 (^)べき乗 :単位(m)メートル (m2)平方メートル (m3)立方メートル (kg)キログラム

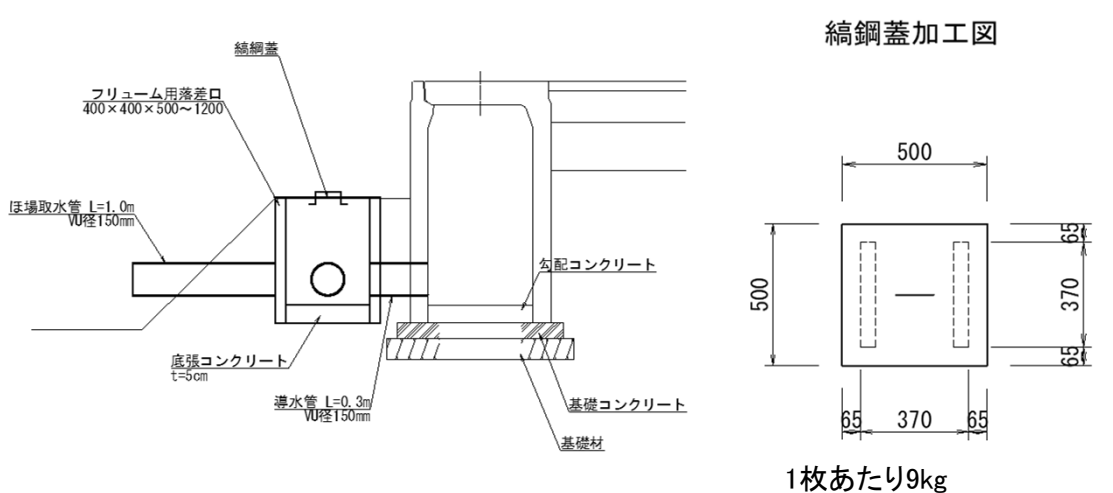
自由勾配側溝 W500 (標準土留型)		計 算 書		(10m当り)													
<div><div></div><div><p>参考寸法表</p><table><tr><th>H</th><th>B</th></tr><tr><td>700</td><td>1100</td></tr><tr><td>800</td><td>1150</td></tr><tr><td>900</td><td>1220</td></tr><tr><td>1100</td><td>1270</td></tr><tr><td>1200</td><td>1340</td></tr></table></div></div>						H	B	700	1100	800	1150	900	1220	1100	1270	1200	1340
H	B																
700	1100																
800	1150																
900	1220																
1100	1270																
1200	1340																
名 称	計 算 式			単位	数 量												
自由勾配側溝	W500 × H700型 (標準土留型) L= 10.00			m	10.0												
勾配コンクリート	18-8-25BB 底厚平均値は集計表より V= 0.50 × 0.18 × 10.00 = 0.900			m3	0.9												
基礎コンクリート	18-8-25BB V= 1.10 × 0.08 × 10.00 = 0.880			m3	0.9												
基礎材	再生クラッシャラン0-40 t=10cm A= 1.20 × 10.00 = 12.00			m2	12.0												
型 枠	A= 0.08 × 10.00 × 2 = 1.60			m2	1.6												
グレーチング蓋	W500用 L=1.00m 車道用・歩道用 10m毎 1枚			枚	1												
コンクリート蓋	W500用 L=0.50m 車道用・歩道用 N=(10.0/2.0-1)*2=8			枚	8												

自由勾配側溝 W500 (標準土留型)		計 算 書		(10m当り)													
<div><table data-bbox="1096 472 1275 669"><caption>参考寸法表</caption><tr><th>H</th><th>B</th></tr><tr><td>700</td><td>1100</td></tr><tr><td>800</td><td>1150</td></tr><tr><td>900</td><td>1220</td></tr><tr><td>1100</td><td>1270</td></tr><tr><td>1200</td><td>1340</td></tr></table></div>				H	B	700	1100	800	1150	900	1220	1100	1270	1200	1340		
H	B																
700	1100																
800	1150																
900	1220																
1100	1270																
1200	1340																
名 称	計 算 式			単位	数 量												
自由勾配側溝	W500 × H900型 (標準土留型) L= 10.00			m	10.0												
勾配コンクリート	18-8-25BB 底厚平均値は集計表より V= 0.50 × 0.14 × 10.00 = 0.700			m3	0.7												
基礎コンクリート	18-8-25BB V= 1.22 × 0.08 × 10.00 = 0.976			m3	1.0												
基礎材	再生クラッシャラン0-40 t=10cm A= 1.32 × 10.00 = 13.20			m2	13.2												
型 枠	A= 0.08 × 10.00 × 2 = 1.60			m2	1.6												
グレーチング蓋	W500用 L=1.00m 車道用・歩道用 10m毎 1枚			枚	1												
コンクリート蓋	W500用 L=0.50m 車道用・歩道用 N=(10.0/2.0-1)*2=8			枚	8												

自由勾配側溝 W500 (標準土留型)			計 算 書		(10m当り)													
<div></div>			<div>参考寸法表</div> <table><tr><th>H</th><th>B</th></tr><tr><td>700</td><td>1100</td></tr><tr><td>800</td><td>1150</td></tr><tr><td>900</td><td>1220</td></tr><tr><td>1100</td><td>1270</td></tr><tr><td>1200</td><td>1340</td></tr></table>		H	B	700	1100	800	1150	900	1220	1100	1270	1200	1340		
H	B																	
700	1100																	
800	1150																	
900	1220																	
1100	1270																	
1200	1340																	
名 称	計 算 式			単位	数 量													
自由勾配側溝	W500 × H1100型 (標準土留型) L= 10.00			m	10.0													
勾配コンクリート	18-8-25BB 底厚平均値は集計表より V= 0.50 × 0.08 × 10.00 = 0.400			m3	0.4													
基礎コンクリート	18-8-25BB V= 1.27 × 0.08 × 10.00 = 1.016			m3	1.0													
基礎材	再生クラッシャラン0-40 t=10cm A= 1.37 × 10.00 = 13.70			m2	13.7													
型 枠	A= 0.08 × 10.00 × 2 = 1.60			m2	1.6													
グレーチング蓋	W500用 L=1.00m 車道用・歩道用 10m毎 1枚			枚	1													
コンクリート蓋	W500用 L=0.50m 車道用・歩道用 N=(10.0/2.0-1)*2=8			枚	8													

BF500型水路		計 算 書		(10m当り)
<div></div>				
名 称	計 算 式			単位 数 量
BF型水路	ベンチフリューム500型(リブジョイント形式) L= 10.00			m 10.0
調整モルタル	1:3BB V= 0.49 × 0.03 × 10.00 = 0.147			m3 0.1
基礎材	再生クラッシャラン0-40 t=10cm A= 0.65 × 10.00 = 6.50			m2 6.5

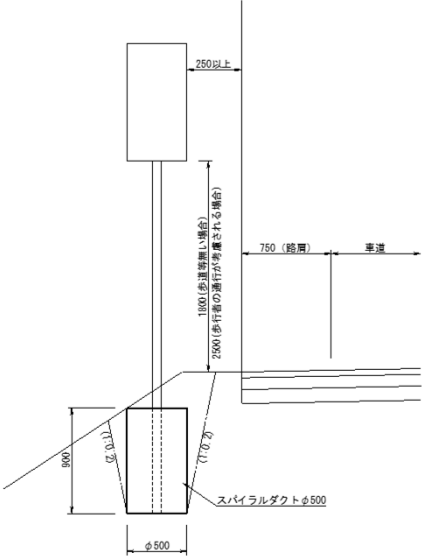
田面排水工		計 算 書		(10箇所当り)	
断面図		平面図			
名 称	計 算 式			単位	数 量
プレキャスト排水口	II 型W330 N= 10			個	10
排水管	塩化ビニール管VU φ 200mm L=1.5m L= 1.50 × 10.00 = 15.00			m	15
耐水合板	t12 w320 H200 N= 10			枚	10

取 水 加 工		計 算 書		(10箇所当り)	
<div><div></div></div>					
名 称	計 算 式	単位	数	量	
フリューム用落差口	400×400×500～1200 N= 10	個	10		
底張コンクリート	18-8-25BB V= 0.40×0.40×0.05×10=0.08	m3	0.1		
導水管	塩化ビニール管VU φ200mm L=1.3mを想定 L= 1.30 × 10 = 13.00	m	13		
常時排水管	塩化ビニール管VU φ200mm L=2～4mを想定 L= 3.00 × 10 = 30.00	m	30		
綑綱蓋	W500*L500 N= 10	枚	10		
塩ビ製分水栓	径150mm N= 2 × 10 = 20.00	個	20		

標識柱・基礎設置

計 算 書

(10基当り)

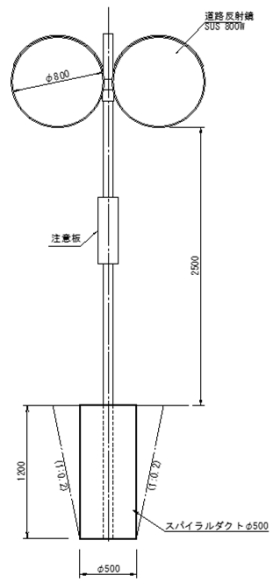


名 称	計 算 式	単位	数 量
コンクリート	18-8-40BB $V=0.50 \times 0.50 \times \pi / 4 \times 0.90 \times 10 = 1.77 = 1.8$	m3	1.8
スパイラルダクト	φ 500mm 厚さ0.6mm $L=0.9 \times 10 = 9.0\text{m}$	m	9
支柱	φ 76.3 × 2.8mm L=4.4m 下地亜鉛メッキ+静電粉体塗装	本	10
標識板設置		枚	10
作業土工	床堀・埋戻・残土処理は標準歩掛かりに含む		

道路反射鏡・基礎設置

計 算 書

(10基当り)



名 称	計 算 式	単位	数 量
コンクリート	18-8-40BB-60% $V=0.50 \times 0.50 \times \pi / 4 \times 1.20 \times 10 = 2.36 = 2.4$	m3	2.4
スパイラルダクト	$\phi 500\text{mm}$ 厚さ0.6mm $L=1.2 \times 10 = 12.0\text{m}$	m	12
支柱	$\phi 89.1 \times 4.2\text{mm}$ $L=4.7\text{m}$ 下地亜鉛メッキ+静電粉体塗装	本	10
反射鏡設置	$\phi 800$ $r=2200$	枚	20
作業土工	床堀・埋戻・残土処理は標準歩掛かりに含む		

撤去工				集 計 表	
名 称	計 算 式			単位	数 量
アスファルト舗装切断	t=5cm以下				
	L=	24.6	= 24.6	m	25
舗装版撤去	アスファルト舗装版 t=5cm				
	A=	909.8	= 909.8	m2	910
殻運搬					
	アスファルトV=	45.5	= 45.5	m3	46
廃材処理					
	アスファルトG=	45.5 * 2.30	= 104.7	t	105.0

計算書記載例 算術演算子 (+)加算 (-)減算 (*)乗算 (/)除算 (^)べき乗 :単位(m)メートル (m2)平方メートル (m3)立法メートル (kg)キログラム

舗装版撤去				体 積 計 算 書			
始点側	終点側	幅	長さ	厚み	面積	体 積	摘 要
NO16+5	NO16+17	6.10	12.0	0.05	73.20	3.66	幅は平均
NO16+17	NO23+13	5.90	136.0	0.05	802.40	40.12	幅は平均
NO.16+17				0.05	7.40	0.37	ニッパツ入口
NO.17+11				0.05	22.00	1.10	市道Ⅲ-7号
NO.18+11				0.05	4.80	0.24	ニッパツ入口
合 計					909.80	45.49	

計算書記載例 算術演算子 (+)加算 (-)減算 (*)乗算 (/)除算 (^)べき乗 :単位(m)メートル (m2)平方メートル (m3)立法メートル (kg)キログラム

舗装切断				延長計算書			
参考測点		延長 (m)	摘要	参考測点		延長 (m)	摘要
始点側	終点側			始点側	終点側		
t=5cm以下				t=10cm			
NO.16+5		5.7					
NO.16+17		4.5	ニッパツ入口				
NO.17+11		5.3	市道Ⅲ-7号				
NO.18+11		3.4	ニッパツ入口				
NO.23+13		5.7					
小 計		24.6				0.0	

コンクリート二次製品撤去 集 計 表			
名 称	計 算 式	単位	数 量
BF400型	$G = 227 \text{ kg/2m}$ $\text{延長計算書より } L = 167.1 \quad = 167$ $G = 167.1 * 113.5 / 1000 = 19.0 \text{ t}$	m	167
BF500型	$G = 317 \text{ kg/2m}$ $\text{延長計算書より } L = 148.0 \quad = 148$ $G = 148.0 * 158.5 / 1000 = 23.5 \text{ t}$	m	148

計算書記載例 算術演算子 (+)加算 (-)減算 (*)乗算 (/)除算 (^)べき乗 :単位(m)メートル (m2)平方メートル (m3)立法メートル (kg)キログラム

取壊し工				計 算 書	
名 称	計 算 式			単位	数 量
無筋コンクリート取り壊し	計算書より 体積= 13.84 左 + 7.92 右 = 21.76			m3	22
鉄筋コンクリート取り壊し	計算書より 体積= 15.05 = 15.05			m3	15
コンクリート廃材処理	BF400型 BF500型 二次製品V= (19.00 + 23.50) / 2.50 = 17.00 無筋コンクリートV= = 21.76 鉄筋コンクリートV= = 15.05			m3	17
殻運搬				m3	22
				m3	15
殻処分	二次製品= 17.00 * 2.50 = 42.5 無筋コンクリート= 21.76 * 2.35 = 51.1 鉄筋コンクリート= 15.05 * 2.50 = 37.6			t	43
				t	51
				t	38

計算書記載例 算術演算子 (+)加算 (-)減算 (*)乗算 (/)除算 (^)べき乗 :単位(m)メートル (m2)平方メートル (m3)立法メートル (kg)キログラム

BF400型・BF500型 取壊し 延長計算書

参考測点		延長 (m)	摘要	参考測点		延長 (m)	摘要
始点側	終点側			始点側	終点側		
BF400型				BF500型			
右側				左側			
NO16+5.0	NO16+5.8	0.80		NO16+5.0	NO16+8.3	3.30	
NO16+5.8	NO24+6	160.20		NO16+8.3	NO23+13	144.70	
NO23+4.7	NO23+10.9	6.10	被せ				
小 計		167.10				148.00	

計算書記載例 算術演算子 (+)加算 (-)減算 (*)乗算 (/)除算 (^)べき乗 :単位(m)メートル (m2)平方メートル (m3)立法メートル (kg)キログラム

左側無筋コンクリート 取壊し 体 積 計 算 書							
箇所番号	名 称	幅	長さ	厚み	個数	体 積	摘 要
撤去番号L-4	蓋	0.80	8.70	0.15	1	1.04	幅は推定値
	嵩上げ	0.15	8.70	0.05	2	0.13	高さとは推定値
撤去番号L-5	蓋	0.90	40.00	0.18	1	6.48	幅は推定値
	嵩上げ	0.20	40.00	0.19	2	3.04	高さとは推定値
撤去番号L-6	蓋	0.95	4.50	0.20	1	0.86	幅は推定値
	嵩上げ	0.18	4.50	0.50	2	0.81	高さとは推定値
	地覆	0.95	0.11	0.20	2	0.04	
撤去番号L-7	蓋	0.80	3.70	0.15	1	0.44	幅は推定値
	嵩上げ	0.15	3.70	0.15	2	0.17	高さとは推定値
撤去番号L-8	蓋	0.80	5.00	0.15	1	0.60	幅は推定値
	嵩上げ	0.15	5.00	0.15	2	0.23	高さとは推定値
小 計						13.84	

計算書記載例 算術演算子 (+)加算 (-)減算 (*)乗算 (/)除算 (^)べき乗 :単位(m)メートル (m2)平方メートル (m3)立法メートル (kg)キログラム

右側無筋コンクリート 取壊し 体 積 計 算 書							
箇所番号	名 称	幅	長さ	厚み	個数	体 積	摘 要
撤去番号R-3	蓋	0.80	8.50	0.20	1	1.36	幅は推定値
	嵩上げ	-	-	-	-	-	高さとは推定値
撤去番号R-4	蓋	0.70	12.10	0.12	1	1.02	幅は推定値
	嵩上げ	0.15	12.10	0.80	2	2.90	高さとは推定値
撤去番号R-5	蓋	0.60	7.60	0.10	1	0.46	幅は推定値
	嵩上げ	0.10	7.60	0.17	2	0.26	高さとは推定値
撤去番号R-6	蓋	0.70	14.20	0.15	1	1.49	幅は推定値
	嵩上げ	0.15	14.20	0.10	2	0.43	高さとは推定値
小 計						7.92	

計算書記載例 算術演算子 (+)加算 (-)減算 (*)乗算 (/)除算 (^)べき乗 :単位(m)メートル (m2)平方メートル (m3)立法メートル (kg)キログラム

鉄筋コンクリート 取壊し 体 積 計 算 書							
箇所番号	名 称	幅	長さ	厚み	個数	体 積	摘 要
NO16+17	床版	1.50	6.05	0.20	1	1.82	ニッパツ入口橋梁1
	地覆	1.50	0.20	0.20	2	0.12	ニッパツ入口橋梁1
	橋台	0.35	6.05	0.75	2	3.18	ニッパツ入口橋梁1
NO17+11	床版	1.30	3.60	0.20	1	0.94	ニッパツ入口橋梁2
	地覆	1.30	0.20	0.20	2	0.10	ニッパツ入口橋梁2
	橋台	0.35	3.60	0.45	2	1.13	ニッパツ入口橋梁2
NO16+10	L型擁壁	0.20	5.60	1.00	1	1.12	ニッパツ敷地擁壁
NO17	擁壁	0.20	33.20	1.00	1	6.64	ニッパツ敷地擁壁
小 計						15.05	

計算書記載例 算術演算子 (+)加算 (-)減算 (*)乗算 (/)除算 (^)べき乗 :単位(m)メートル (m2)平方メートル (m3)立法メートル (kg)キログラム

地盤改良工		計 算 書		光前寺南線			
名 称	計 算 式			単位	数 量		
置換工							
積込(ルーズ)	<div>769.59</div> * 1.11	=	854.24	m3	850		
土砂等運搬	<div>769.59</div> * 1.11	=	854.24	m3	850		
置換	車道路床置換 別紙計算書よりA= 735.6			=	736	m3	740
置換	歩道路床置換 別紙計算書よりA= 34.0			=	30	m3	30
	735.6 + 34.0			=	<div>769.6</div>	m3	770

計算書記載例 算術演算子 (+)加算 (-)減算 (*)乗算 (/)除算 (^)べき乗 :単位(m)メートル (m2)平方メートル (m3)立法メートル (kg)キログラム

地盤改良工 置換工					計 算 書			光前寺南線
測 点	距離 (m)	車道部			歩道部			摘 要
		断面積 (m ²)	平均断面 積 (m2)	体 積 (m ³)	断面積 (m ²)	平均断面 積 (m2)	体 積 (m ³)	
NO.16+1		4. 3			0. 2			
NO.16+5	4. 0	4. 3	4. 30	17. 20	0. 2	0. 20	0. 80	
NO.16+17	17. 0	4. 4	4. 35	73. 95	0. 2	0. 20	3. 40	
NO.17+11	14. 0	4. 4	4. 40	61. 60	0. 2	0. 20	2. 80	
小 計	35. 0			152. 75			7. 00	

計算書記載例 算術演算子 (+)加算 (-)減算 (*)乗算 (/)除算 (^)べき乗 :単位(m)メートル (m2)平方メートル (m3)立法メートル (kg)キログラム

計算書記載例 算術演算子 (+)加算 (-)減算 (*)乗算 (/)除算 (^)べき乗 :単位(m)メートル (m2)平方メートル (m3)立法メートル (kg)キログラム

計算書記載例 算術演算子 (+)加算 (-)減算 (*)乗算 (/)除算 (^)べき乗 :単位(m)メートル (m2)平方メートル (m3)立法メートル (kg)キログラム

舗装工		計 算 書		光前寺南線	
名 称	計 算 式			単位	数 量
舗装準備工 不陸整正	(本線置換層下面) 別紙計算書よりA= 1064.9 = 1060			m2	1060
	(歩道置換層下面) 別紙計算書よりA= 53.1 = 53			m2	53
	1064.9 + 53.1 = 1118.0			m2	1120

計算書記載例 算術演算子 (+)加算 (-)減算 (*)乗算 (/)除算 (^)べき乗 :単位(m)メートル (m2)平方メートル (m3)立法メートル (kg)キログラム

[illegible]

計算書記載例 算術演算子 (+)加算 (-)減算 (*)乗算 (/)除算 (^)べき乗 :単位(m)メートル (m²)平方メートル (m³)立法メートル (kg)キログラム

舗装工		計 算 書		光前寺南線	
名 称	計 算 式			単位	数 量
アスファルト舗装工					
下層路盤工	再生クラッシャラン	0-40mm	t=23cm	車道	
	別紙計算書よりA=	954.6	=	950	m2 950
上層路盤工	粒調碎石	0-40mm	t=15cm	車道	
	別紙計算書よりA=	954.6	=	950	m2 950
表層工	再生密粒度AS2Of	t=5cm		車道	
	別紙計算書よりA=	954.6	=	950	m2 950
上層路盤工	再生クラッシャラン	0-40mm	t=10cm	歩道	
	別紙計算書よりA=	249.8	=	250	m2 250
表層工	開粒AS13	t=3cm		歩道	
	別紙計算書よりA=	249.8	=	250	m2 250
路盤工	再生クラッシャラン	0-40mm	t=15cm	取付	
	別紙計算書よりA=	67.4	=	67	m2 67
表層工	再生密粒度AS2Of	t=4cm		取付	
	別紙計算書よりA=	67.4	=	67	m2 67

計算書記載例 算術演算子 (+)加算 (-)減算 (*)乗算 (/)除算 (^)べき乗 :単位(m)メートル (m2)平方メートル (m3)立法メートル (kg)キログラム

車道舗装面積				計 算 書	光前寺南線
測 点	距離(m)	幅員(m)	平均幅員	面 積(㎡)	摘 要
NO.20+15.5		6.08			
KE.2-1	7.1	6.43	6.26	44.4	(11.35+11.83)/2=11.59
KE.2-2	17.9	6.43	6.43	115.1	(17.52+18.24)/2=17.88
KA.2-2	22.5	6.43	6.43	144.7	(22.28+22.73)/2=22.505
NO.23+13	10.0	6.43	6.43	64.3	
小計	57.5			368.5	
合計	152.0			954.6	

計算書記載例 算術演算子 (+)加算 (-)減算 (*)乗算 (/)除算 (^)べき乗 :単位(m)メートル (m2)平方メートル (m3)立法メートル (kg)キログラム

歩道舗装面積				計 算 書	光前寺南線
測 点	距離 (m)	幅員 (m)	平均幅員	面 積 (m ²)	摘 要
NO.16+1		1.56			
NO.16+17	16.0	1.56	1.56	25.0	
NO.17+11	14.0	1.56	1.56	21.8	
NO.18+11	20.0	1.56	1.56	31.2	
NO.19+3	12.0	1.56	1.56	18.7	
KA.2-1	17.1	1.56	1.56	26.7	
KE.2-1	22.8	1.56	1.56	35.6	(22.76+22.87)/2=22.815
KE.2-2	18.4	1.56	1.56	28.7	(18.31+18.48)/2=18.395
KA.2-2	22.8	1.56	1.56	35.6	(22.77+22.88)/2=22.825
NO.24	17.0	1.56	1.56	26.5	
小計	160.1			249.8	
合計	160.1			249.8	

計算書記載例 算術演算子 (+)加算 (-)減算 (*)乗算 (/)除算 (^)べき乗 :単位(m)メートル (m2)平方メートル (m3)立方メートル (kg)キログラム

取付舗装面積				計 算 書	光前寺南線
測 点	距離 (m)	幅員 (m)	平均幅員	面 積 (m ²)	摘 要
取付舗装右側					
右4				9.4	
右5				5.6	
右6				5.7	
小計				20.7	
取付舗装左側					
左4				29.0	
左5				5.9	
小計				34.9	
市道取付舗装					
左1				11.8	
小計				11.8	
合計				67.4	

計算書記載例 算術演算子 (+)加算 (-)減算 (*)乗算 (/)除算 (^)べき乗 :単位(m)メートル (m2)平方メートル (m3)立法メートル (kg)キログラム

縁 石 工 集 計 表				光前寺南線	
名 称	計 算 式			単位	数 量
歩車道境界 ブロック H200型	延長計算書より L= 129.94 = 130			m	130
	切下型 延長計算書より L= 47.50 = 48			m	48

計算書記載例 算術演算子 (+)加算 (-)減算 (*)乗算 (/)除算 (^)べき乗 :単位(m)メートル (m2)平方メートル (m3)立法メートル (kg)キログラム

光前寺南線

計算書記載例 算術演算子 (+)加算 (-)減算 (*)乗算 (/)除算 (^)べき乗 :単位(m)メートル (m²)平方メートル (m³)立法メートル (kg)キログラム


防 護 柵 工 集 計 表				光前寺南線	
名 称	計 算 式			単位	数 量
ガードパイプ Gp-Cp-2E 土中建込	図面より L= 15.00 + 10.00 = 25			m	25

計算書記載例 算術演算子 (+)加算 (-)減算 (*)乗算 (/)除算 (^)べき乗 :単位(m)メートル (m2)平方メートル (m3)立法メートル (kg)キログラム

区画線			計 算 書			光前寺南線
中央線						
測点(始点)	測点(終点)	距離(m)	測点(始点)	測点(終点)	距離(m)	
NO.16	KE.2-2	69.0				
KE.2-2	NO.23+13	5.0				
合 計		74.0	合 計			
外側線（左）			外側線（右）			
測点(始点)	測点(終点)	距離(m)	測点(始点)	測点(終点)	距離(m)	
			NO.16+1.0	KE.2-2	132.0	
NO.16+1.0	KE.2-2	132.0	KE.2-2	NO.24+6	23.0	
KE.2-2	NO.23+13	10.0				
小 計		142.0	小 計		155.00	
			外側線合計		297.00	

計算書記載例 算術演算子 (+)加算 (-)減算 (*)乗算 (/)除算 (^)べき乗 :単位(m)メートル (m2)平方メートル (m3)立方メートル (kg)キログラム

区画線工の種類が1つのみの場合

入力セル 

リスト 番号	名称・規格・仕様	① 設計数量 (m)	② 日当たり標 準作業量 (m)	①／②	設計計上数量(m)		
					全ての費用	機・労のみ	材料費のみ

区画線工の種類が複数ある場合

リスト 番号	名称・規格・仕様	① 設計数量 (m)	② 日当たり標 準作業量 (m)	①／②	α	設計計上数量(m)		
						全ての費用	機・労のみ	材料費のみ
41	溶融式 破線 15cm 供用区間	70	900	0.0778	3.93	—	138	70
1	ペイント式 加熱式 溶剤型 実線 15cm 供用区間	300	3,000	0.1	3.93	—	590	300
69	溶融式 ゼブラ 45cm 供用区間	3	450	0.0067	3.93	—	6	3
61	溶融式 ゼブラ 20cm 供用区間	9	775	0.0116	3.93	—	18	9
73	溶融式 矢印・記号・文字(15cm換算) 供用区間	22	400	0.055	3.93	—	43	22
33	溶融式 実線 30cm 供用区間	2	625	0.0032	3.93	—	4	2
計				0.2543				

区画線消去(ウォータージェット式)を積算に用いる場合

リスト 番号	名称・規格・仕様	① 設計数量 (m)	② 日当たり標 準作業量 (m)	①／②	設計計上数量 (m)

境界工		集 計 表	光前寺南線	
名 称	計 算 式	単位	数 量	
境界工 境界杭	材料計上有 N=20	本	20	

計算書記載例 算術演算子 (+)加算 (-)減算 (*)乗算 (/)除算 (^)べき乗 :単位(m)メートル (m2)平方メートル (m3)立法メートル (kg)キログラム

標 識 工 集 計 表				光前寺南線
名 称	計 算 式	単位	数 量	
小型標識工 道路警戒標識	201-B 交差点警戒標識(市道交差手前約30m付近) N=2	基	2	
道路反射鏡工 道路反射鏡	φ 800 H=2500 市道Ⅲ-7号線交差点 N=1	基	1	

計算書記載例 算術演算子 (+)加算 (-)減算 (*)乗算 (/)除算 (^)べき乗 :単位(m)メートル (m2)平方メートル (m3)立法メートル (kg)キログラム

仮設工(水替工)		集 計 表		光前寺南線	
名 称	計 算 式			単位	数 量
水替工					
ポンプ排水	2吋水中ポンプ 2台 期間:80日間 稼働日数 D= 2 * 80 = 160			台・日	160

計算書記載例 算術演算子 (+)加算 (-)減算 (*)乗算 (/)除算 (^)べき乗 :単位(m)メートル (m2)平方メートル (m3)立法メートル (kg)キログラム

交通誘導員集計表

日付	勤務時間	誘導員必要数	人数
10月	8:00 ～ 17:00	22日*2人=44人	44
11月	8:00 ～ 17:00	19日*3人=57人	57
12月	8:00 ～ 17:00	20日*3人=60人	60
1月	8:00 ～ 17:00	19日*3人=57人	57
2月	8:00 ～ 17:00	19日*3人=57人	57
3月	8:00 ～ 17:00	15日*3人=45人	45
合計			320