

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= 546.4 = 500	m3	500	
盛土工				
路肩盛土	路肩盛土計算書より V= 4.1 = 0	m3	0	
路床盛土	路床盛土計算書より V= 142.1 = 140	m3	140	
路体盛土	路体盛土計算書より V= 23.5 = 20	m3	20	
畦畔及び取付	畦畔及び取付計算書より V= 17.6 = 20	m3	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

道路土工

計算書

光前寺南線

測点	距離 (m)	掘削						摘要
		断面積 (m ²)	平均断面 積(m ²)	体積 (m ³)	断面積 (m ²)	平均断面 積(m ²)	体積 (m ³)	
NO.37+5	0.0	7.1	7.45	0.0				
NO.37+8	3.0	7.2	7.15	21.5				
NO.38+8	20.0	10.3	8.75	175.0				
NO.39	12.0	10.2	10.25	123.0				
MO.39+15	15.0	9.6	9.90	148.5				
NO.40+3	8.0	10.0	9.80	78.4				
小計	58.0			546.4				

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)立方メートル (kg)キログラム

法面整形工		計 算 書	光前寺南線	
名 称	計 算 式	単 位	数 量	
法面整形 盛土部	別紙計算書よりA= 30.7 = 30	m2	30	

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

法面整形(盛土部)

計 算 書

光前寺南線

測 点	距離 (m)	法長 (m)	平均法長	面積 (m ²)	摘 要
NO.39付近左側		0.4			
	15.4	0.4	0.40	6.2	
	3.0	0.5	0.45	1.4	
	9.3	0.9	0.70	6.5	
	7.6	0.9	0.90	6.8	
小計				20.9	



--	--	--	--	--	--

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

法面整形(盛土部)

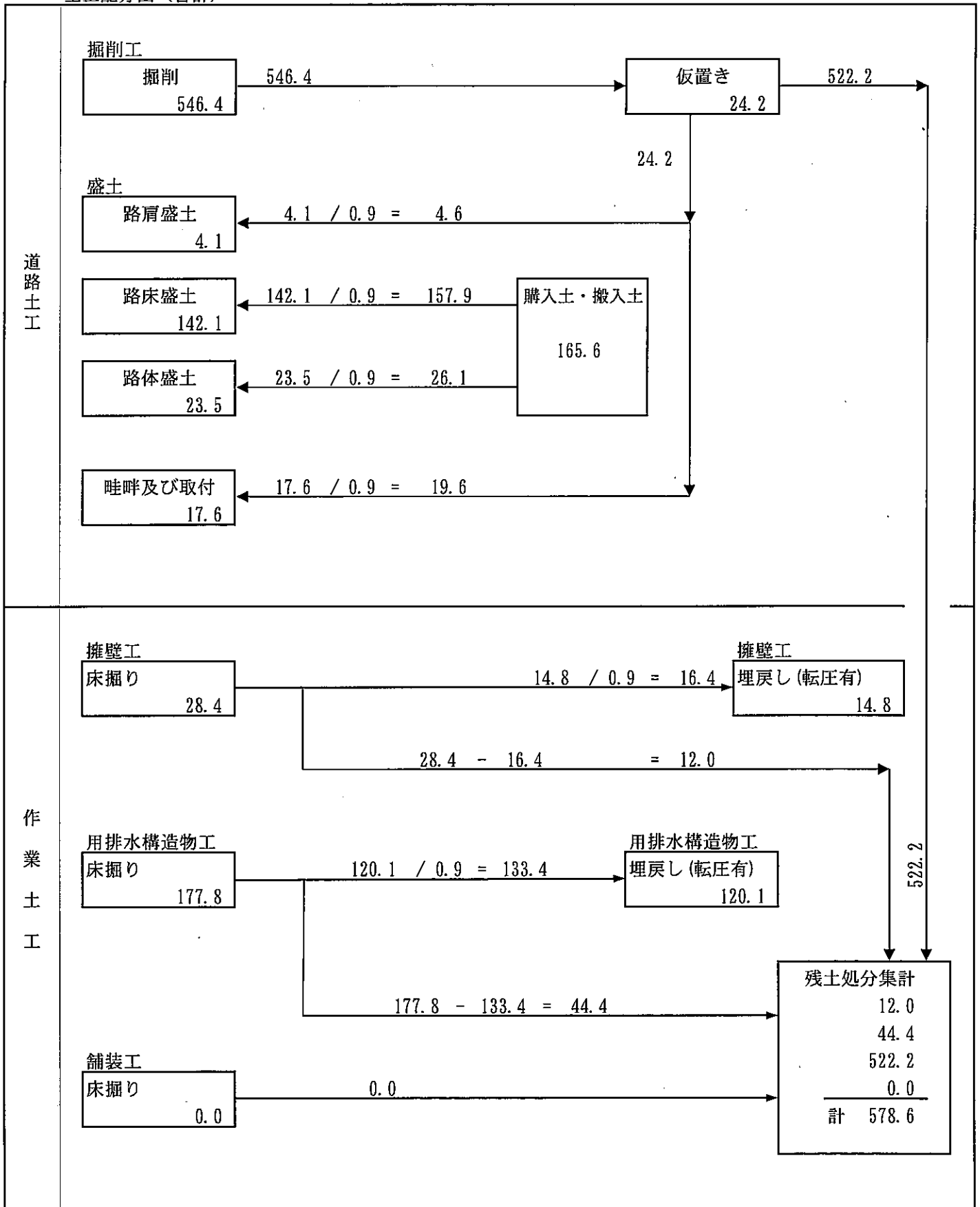
計 算 書

光前寺南線

測 点	距離 (m)	法長 (m)	平均法長	面積 (m ²)	摘 要
	平均距離	平均幅			
NO.38+14付近	1.0	2.3		2.3	
NO.38+14付近	3.0	2.5		7.5	
小 計				9.8	
合 計				30.7	

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 (合計)



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				
置換	車道路床置換 別紙計算書よりA= 325.6 = 300	m3	300	
置換	歩道路床置換 別紙計算書よりA= 2.3 = 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

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	別紙計算書よりA= 722.0 = 722 ※ 557.165+122.658+42.2= 722.02			m2	722

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

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	再生クラッシャーラン 0-40mm t=23cm 別紙計算書よりA= 557.2 = 557	車道	m2	557
上層路盤工	粒調碎石0-40mm t=15cm 別紙計算書よりA= 557.2 = 557	車道	m2	557
表層工	再生密粒度AS20f t=5cm 別紙計算書よりA= 557.2 = 557	車道	m2	557
下層路盤工	再生クラッシャーラン 0-40mm t=15cm 別紙計算書よりA= 122.7 = 123	歩道	m2	123
上層路盤工	再生クラッシャーラン 0-40mm t=10cm 別紙計算書よりA= 122.7 = 123	歩道	m2	123
表層工	開粒度AS13 t=3cm 別紙計算書よりA= 122.7 = 123	歩道	m2	123
路盤工	M-25 t=10cm 別紙計算書よりA= 42.2 = 42	取付	m2	42
表層工	再生密粒度AS20f t=4cm 別紙計算書よりA= 42.2 = 42	取付	m2	42

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

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 (m ²)	摘 要
NO.37+5	0.0	6.96	6.66	0.0	
NO.38	15.0	8.74	7.85	117.8	
小計	15.0			117.8	

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.37+5	0.0	2.28	2.28	0.0	
NO.38	15.0	2.28	2.28	34.2	
NO.38+8	8.0	2.28	2.28	18.2	
	8.0	2.28	2.28	18.2	
	2.5	2.28	2.28	5.7	
		1.43			
	1.7	1.43	1.43	2.4	
		1.63			
	19.8	1.63	1.63	32.3	
	7.1	1.63	1.63	11.6	
小計	62.1			122.7	

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

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					
	<左> <右>				
床掘	床掘計算書より V= 23.2 + 5.2 = 28.4	m3	30		
埋戻し	埋戻し計算書より V= 12.4 + 2.4 = 14.8	m3	10		

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

場所打擁壁工		計 算 書	光前寺南線	
名 称	計 算 式	単 位	数 量	
重力式擁壁				
3号土留擁壁 コンクリート	擁壁工 平均高さ0.9m 基礎材有り 均しコンクリート無し 18-8-40BB V= 5.538 = 6	m3	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

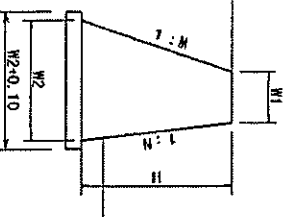
土留擁壁工 計算書

光前寺南線

測点 又はブロック名称	擁壁高 H	前面勾配 N	背面勾配 M	天端幅 W1	施工延長 L	目地設置数 n	基礎材 有無	敷き幅 W2	断面積 $(W1+W2)/2*H$	床均し 面積	目地材 $n*断面積$	コンクリート体積 $A*L$	適用
NO.37+16.0	0.50	0.25	0.00	0.200	18.40	1	有	0.325	0.131	9.660	0.13	5.538	3号土留擁壁
NO.38+14.4	1.30	0.25	0.00	0.200	18.40	1	有	0.525	0.471	9.660	0.47	5.538	中間1箇所目地
合計					18.40		有			9.660	0.60	5.538	

本体コンクリートV= 5.538 m³ 型枠数量は標準歩掛りに含まれるため省略
 基礎材面積 A= 9.66 m² 基礎材敷き厚t= 15cm

床均し面積 A= 9.66 m²
 目地材面積 A= 0.60 m²



プレキャスト擁壁工		計 算 書	光前寺南線	
名 称	計 算 式	単 位	数 量	
プレキャスト擁壁工	車道側L型擁壁展開図より			
車道用擁壁	道路用ガードレール基礎型 天端勾配無し、基礎碎石有り、均しコンクリート有り H=1.5m L= 22.0 = 22	m	22	

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

排水構造物工 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			
	<左> <右>		
床堀	床堀計算書より $V = 33.3 + 144.5 = 177.8$	m3	200
埋戻し	埋戻し計算書より $V = 25.1 + 95.0 = 120.1$	m3	120

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

集計表

光前寺南線

名称	計 算 式	単位	数 量
L型側溝	※PLガッター L=58m		

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= 60.00					
	体積= 5.04					
	形式	高さ	延長	Co体積	平均底厚	
						m 0
	標準型	H300	60.00	5.04	0.28	m 60
						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)立法メートル (kg)キログラム

自由勾配側溝

幅 300 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
右側								
N037+5	N040+5.0	60.00	0.050	0.500	0.28	5.04	H300	標準型
小 計		60.00				5.04		

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= 95.16 体積= 4.91									
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	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	#DIV/0!	m	0
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	0.00	23.60	23.60	0.00	1.43	1.43	0.12	m	24
標準型	H700	0.00	19.20	19.20	0.00	1.23	1.23	0.13	m	19
標準型	H800	0.00	6.00	6.00	0.00	0.33	0.33	0.11	m	6
標準型	H900	18.00	8.00	26.00	0.63	0.44	1.07	0.08	m	26
標準型	H1000	0.00	4.00	4.00	0.00	0.28	0.28	0.14	m	4
標準型	H1100	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	#DIV/0!	m	0
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	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	#DIV/0!	m	0
標準型突起付き	H700	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	#DIV/0!	m	0
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	H1000	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	#DIV/0!	m	0
標準型突起付き	H1100	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	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	#DIV/0!	m	0
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	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	#DIV/0!	m	0
土留型	H1100	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	#DIV/0!	m	0
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)立法メートル (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= 34.36 体積= 1.20																																																																																																						
	<table border="1"> <thead> <tr> <th>形式</th> <th>高さ</th> <th>延長</th> <th>Co体積</th> </tr> </thead> <tbody> <tr><td>横断型</td><td>H700</td><td>0.00</td><td>0.00</td></tr> <tr><td>横断型</td><td>H800</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>0.00</td><td>0.00</td></tr> <tr><td>標準型</td><td>H800</td><td>0.00</td><td>0.00</td></tr> <tr><td>標準型</td><td>H900</td><td>18.00</td><td>0.63</td></tr> <tr><td>標準型</td><td>H1000</td><td>0.00</td><td>0.00</td></tr> <tr><td>標準型突起付き</td><td>H500</td><td>0.00</td><td>0.00</td></tr> <tr><td>標準型突起付き</td><td>H600</td><td>0.00</td><td>0.00</td></tr> <tr><td>標準型突起付き</td><td>H700</td><td>0.00</td><td>0.00</td></tr> <tr><td>標準型突起付き</td><td>H800</td><td>0.00</td><td>0.00</td></tr> <tr><td>標準型突起付き</td><td>H900</td><td>0.00</td><td>0.00</td></tr> <tr><td>標準型突起付き</td><td>H1000</td><td>0.00</td><td>0.00</td></tr> <tr><td>標準型突起付き</td><td>H1100</td><td>0.00</td><td>0.00</td></tr> <tr><td>標準型突起付き</td><td>H1200</td><td>0.00</td><td>0.00</td></tr> <tr><td>土留型突起付き</td><td>H500</td><td>0.00</td><td>0.00</td></tr> <tr><td>土留型突起付き</td><td>H700</td><td>0.00</td><td>0.00</td></tr> <tr><td>土留型突起付き</td><td>H800</td><td>0.00</td><td>0.00</td></tr> <tr><td>土留型突起付き</td><td>H900</td><td>16.36</td><td>0.57</td></tr> <tr><td>土留型突起付き</td><td>H1000</td><td>0.00</td><td>0.00</td></tr> <tr><td>U固定型</td><td>H600</td><td>0.00</td><td>0.00</td></tr> <tr><td>U固定型</td><td>H700</td><td>0.00</td><td>0.00</td></tr> <tr><td>U固定型</td><td>H800</td><td>0.00</td><td>0.00</td></tr> </tbody> </table>	形式	高さ	延長	Co体積	横断型	H700	0.00	0.00	横断型	H800	0.00	0.00	標準型	H500	0.00	0.00	標準型	H600	0.00	0.00	標準型	H700	0.00	0.00	標準型	H800	0.00	0.00	標準型	H900	18.00	0.63	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	0.00	0.00	標準型突起付き	H700	0.00	0.00	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	H1000	0.00	0.00	標準型突起付き	H1100	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	0.00	0.00	土留型突起付き	H800	0.00	0.00	土留型突起付き	H900	16.36	0.57	土留型突起付き	H1000	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		
形式	高さ	延長	Co体積																																																																																																				
横断型	H700	0.00	0.00																																																																																																				
横断型	H800	0.00	0.00																																																																																																				
標準型	H500	0.00	0.00																																																																																																				
標準型	H600	0.00	0.00																																																																																																				
標準型	H700	0.00	0.00																																																																																																				
標準型	H800	0.00	0.00																																																																																																				
標準型	H900	18.00	0.63																																																																																																				
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	0.00	0.00																																																																																																				
標準型突起付き	H700	0.00	0.00																																																																																																				
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	H1000	0.00	0.00																																																																																																				
標準型突起付き	H1100	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	0.00	0.00																																																																																																				
土留型突起付き	H800	0.00	0.00																																																																																																				
土留型突起付き	H900	16.36	0.57																																																																																																				
土留型突起付き	H1000	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																																																																																																				

自由勾配側溝 右側 幅 500 型 延長等一覽 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
N037+5	N037+8.2	3.20	0.175	0.099	0.14	0.22	H700	標準型
N037+8.2	N037+18.2	10.00	0.099	0.160	0.13	0.65	H700	標準型
N037+18.2	R-10号柵	20.00	0.060	0.174	0.12	1.20	H600	標準型
R-10号柵	R-10号柵+3.6	3.60	0.178	0.086	0.13	0.23	H600	標準型

自由勾配側溝 右側 幅 500 型 延長等一覽 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	
R-10号柵+3.6	R-10号柵+9.6	6.00	0.186	0.058	0.12	0.36	H700	標準型	
R-10号柵+9.6	R-10号柵+15.6	6.00	0.158	0.063	0.11	0.33	H800	標準型	
R-10号柵+15.6	N040+3.5	8.00	0.163	0.061	0.11	0.44	H900	標準型	
N040+3.5	R-11号柵	4.00	0.161	0.110	0.14	0.28	H1000	標準型	
取水加工のための入替			(区間の底厚を参考に算出)						
小計		60.80				3.71			

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

側溝工 BF他		集計表		光前寺南線	
名称	計 算 式	単 位	数 量		
BF500型	延長計算書より L= 19.38 = 19	m	19		
OF500型	延長計算書より L= 0.00 = 0	m	0		
RF500型	延長計算書より L= 0.00 = 0	m	0		
FK500型	計算書より N= 1 = 1	箇所	1		
田面排水	計算書より N= 1 = 1	箇所	1		
取水加工	計算書より N= 0 + 0 = 0	箇所	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

BF500型、OF500型

延長計算書

光前寺南線

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		
BF500型				OF500型			
左側				左側			
L-4号樹		NO40+1.4	18.38				
		NO40+1.9	L-5号樹			1.00	
右側				右側			
小計			19.38			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)立方メートル (kg)キログラム

管 渠 工		集 計 表		光前寺南線	
名 称	計 算 式	単 位	数 量		
プレキャストカルバート					
BOX500型	延長計算書より L= 3.80	= 4	m	4	
BOX600型	延長計算書より L= 4.00	= 4	m	4	
BOX1000型	延長計算書より L= 35.00	= 35	m	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)立方メートル (kg)キログラム

管 渠

延長計算書

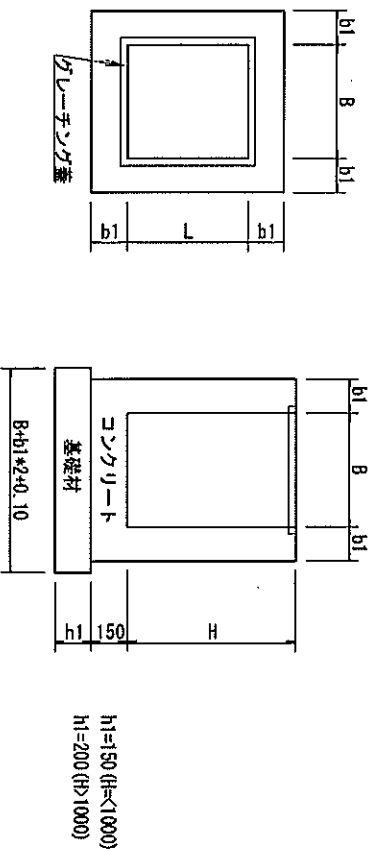
光前寺南線

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		
500型				600型			
				L-3号樹	既設排水路	4.00	
R-10号樹	2号暗渠樹	3.80					
小計		3.80				4.00	

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

集水機一覽表

番号	中心位置座標	測点位置	左右位置	内寸法(mm) 幅*奥行*深さ	壁厚(mm)	天端高(m)	コンクリート (m ³)	型枠 (m ²)	蓋 (枚/規格)	基礎材 (m ²)	足掛金具 (本)	接続水路等 摘 要
R-0号	X=-29680.82 Y=-51971.68	NO.7+7.66	右6.73	700*700*700	150	701.95	0.43	4.40	無し	1.2	1	BF500*2
R-1号	X=-29672.56 Y=-51999.16	NO.8+16.36	右6.73	700*700*900	150	703.00	0.53	5.70	無し	1.2	1	BF500,OF500
R-2号	X=-29655.61 Y=-52055.30	NO.11+15.00	右6.78	800*800*1300	200	705.32	1.14	10.10	1/T-25	1.7	3	BF500,BOX500
R-3号	X=-29654.50 Y=-52062.95	NO.12+2.65	右5.64	800*800*1300	200	705.63	1.14	10.10	1/T-25	1.7	3	BOX500,VS500
R-5号	X=-29597.20 Y=-52299.67	NO.24+5.80	右5.63	700*700*900	150	713.71	0.52	5.70	1/T-2	1.2	1	VS500*2
R-6号	X=-29596.28 Y=-52337.50	NO.26+3.50	右5.63	800*800*1100	150	714.93	0.96	8.00	1/T-25	1.7	2	VS500*2,VS300
R-7号	X=-29593.27 Y=-52418.88	NO.30+6.04	右6.69	700*700*1000	150	717.85	0.57	6.40	1/T-2	1.2	2	VS500,BF500
R-8号	X=-29588.21 Y=-52442.61	NO.31+10.65	右6.75	800*800*900	150	718.59	0.61	6.50	無し	1.7	1	BF500*2
R-9号	X=-29564.98 Y=-52546.25	NO.31+16.86	右6.85	700*700*900	150	722.74	0.52	5.70	1/T-2	1.2	1	BF500,VS500
OR-10号	X=-29555.10 Y=-52587.58	NO.38+19.35	右7.50	1300*1300*800	200	724.65	1.39	9.80	1/T-5	3.2	1	VS500*2,BOX500
R-11号	X=-29549.08 Y=-52616.00	NO.40+8.40	右7.18	800*800*1200	200	725.73	1.04	9.10	1/T-25	1.7	2	VS500,BOX600
R-12号	X=-29547.28 Y=-52631.38	NO.41+3.4	右6.08	800*800*1100	200	725.88	0.96	8.30	1/T-25	1.7	2	BOX600,VS500



集水機一覽表

コンクリート体積計算

型枠面積計算

番号	内寸法(mm) 幅*奥行*深さ	壁厚(mm)	接続水路等	摘要	基準体積	控除1	控除2	控除3	蓋控除	合計	基準面積	控除1	控除2	控除3	合計
R-0号	700*700*700	150	BF500*2		0.51	0.04	0.04			0.43	5.4	0.5	0.5		4.4
R-1号	700*700*900	150	BF500,OF500		0.61	0.04	0.04			0.53	6.7	0.5	0.5		5.7
R-2号	800*800*1300	200	BF500,BOX500		1.26	0.05	0.05		0.02	1.14	11.1	0.5	0.5		10.1
R-3号	800*800*1300	200	BOX500,VS500		1.26	0.05	0.05		0.02	1.14	11.1	0.5	0.5		10.1
R-5号	700*700*900	150	VS500*2		0.61	0.04	0.04		0.01	0.52	6.7	0.5	0.5		5.7
R-6号	800*800*1100	150	VS500*2,VS300		1.10	0.04	0.04	0.04	0.02	0.96	9.5	0.5	0.5	0.5	8.0
R-7号	700*700*1000	150	VS500,BF500		0.66	0.04	0.04		0.01	0.57	7.4	0.5	0.5		6.4
R-8号	800*800*900	150	BF500*2		0.69	0.04	0.04			0.61	7.5	0.5	0.5		6.5
R-9号	700*700*900	150	BF500,VS500		0.61	0.04	0.04		0.01	0.52	6.7	0.5	0.5		5.7
OR-10号	1300*1300*800	200	VS500*2,BOX500		1.54	0.05	0.05	0.02	0.03	1.39	11.0	0.5	0.5	0.2	9.8
R-11号	800*800*1200	200	VS500,BOX600		1.18	0.05	0.07		0.02	1.04	10.3	0.5	0.7		9.1
R-12号	800*800*1100	200	BOX600,VS500		1.10	0.07	0.05		0.02	0.96	9.5	0.7	0.5		8.3

基準体積

700*700*700 =1.00*1.00*0.85-0.70*0.70*0.70=0.507=0.51
700*700*800 =1.00*1.00*0.95-0.70*0.70*0.80=0.558=0.56
700*700*900 =1.00*1.00*1.05-0.70*0.70*0.90=0.609=0.61
700*700*1000 =1.00*1.00*1.15-0.70*0.70*1.00=0.660=0.66
800*800*900 =1.10*1.10*1.05-0.80*0.80*0.90=0.6945=0.69
800*800*1000 =1.20*1.20*1.15-0.80*0.80*1.00=1.016=1.02
800*800*1100 =1.20*1.20*1.25-0.80*0.80*1.10=1.096=1.10
800*800*1200 =1.20*1.20*1.35-0.80*0.80*1.20=1.176=1.18
800*800*1300 =1.20*1.20*1.45-0.80*0.80*1.30=1.256=1.26
1300*1300*800 =1.70*1.70*1.00-1.30*1.30*0.80=1.538=1.54

基準面積

700*700*700 =(1.00*0.85+0.70*0.70)*4=5.36=5.4
700*700*800 =(1.00*0.95+0.70*0.80)*4=6.04=6.0
700*700*900 =(1.00*1.05+0.70*0.90)*4=6.72=6.7
700*700*1000 =(1.00*1.15+0.70*1.00)*4=7.40=7.4
800*800*900 =(1.10*1.05+0.80*0.90)*4=7.50=7.5
800*800*1000 =(1.20*1.15+0.80*1.00)*4=8.72=8.7
800*800*1100 =(1.20*1.25+0.80*1.10)*4=9.52=9.5
800*800*1200 =(1.20*1.35+0.80*1.20)*4=10.32=10.3
800*800*1300 =(1.20*1.45+0.80*1.30)*4=11.12=11.1
1300*1300*800 =(1.70*1.00+1.30*0.80)*4=10.96=11.0

控除体積

BF500,VS500*500,BOX500,OF500

壁厚150の場合 =0.50*0.50*0.15=0.038=0.04
壁厚200の場合 =0.50*0.50*0.20=0.050=0.05

BOX600

300*400 t200

500*700 t=200

蓋控除体積

700*700 T-5 =0.01
700*700 T-25 =0.02
800*800 T-14 =0.01
800*800 T-25 =0.02

型枠控除面積

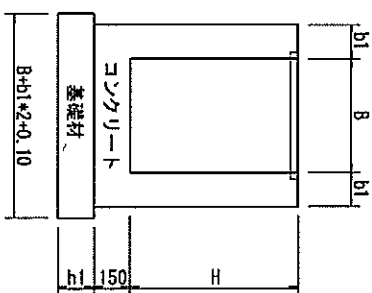
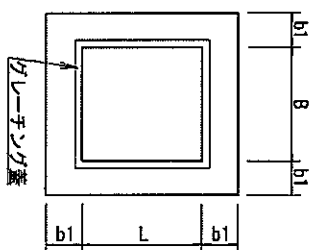
0.50*0.50*2=0.50=0.5
0.60*0.60*2=0.72=0.7
0.30*0.40*2=0.24=0.2
0.50*0.60*2=0.6
0.66*0.66*2=0.792=0.8

集水樹工 集 計 表					
名 称	計 算 式			単 位	数 量
集水樹					
L-3号樹	場所打ち樹、グレーチング樹蓋T-25	N =	1	箇所	1
L-4号樹	場所打ち樹、グレーチング樹蓋T-14	N =	1	箇所	1
R-10号樹	場所打ち樹、グレーチング樹蓋T-5	N =	1	箇所	1
プレキャスト樹					
1号暗渠樹	外寸1800×1800×2700 マンホール蓋	N =	1	箇所	1
2号暗渠樹	外寸1800×1800×2700 マンホール蓋	N =	1	箇所	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

集水桝一覧表

番号	中心位置座標	測点位置	左右位置	内寸法(mm) 幅*奥行*深さ	壁厚(mm)	天端高(m)	コクリート (m ³)	型枠 (m ²)	蓋 (枚/規格)	基礎材 (m ²)	足掛金具 (本)	接続水路等 摘要
L-1号	X=-29675.47 Y=-52028.90	NO.10+4.0	右4.63	700*700*800	150	704.32	0.48	5.00	無し	1.2	1	BF500,VS500
L-2号	X=-29605.68 Y=-52345.17	NO.26+11.05	右3.78	1000*1000*1100	200	715.06	1.18	10.00	1/T-25	2.3	2	VS500*2,VS300
OL-3号	X=-29573.94 Y=-52558.33	NO.37+6.70	右4.52	1300*1300*1400	200	723.07	2.01	16.00	1/T-25	3.2	3	VS500*2,BOX500
OL-4号	X=-29668.00 Y=-52593.58	NO.39+2.40	右6.40	800*800*1200	200	724.72	1.07	9.30	1/T-14	1.7	2	VS500,BF500
L-5号	X=-29563.41 Y=-52614.18	NO.40+3.50	右6.40	800*800*1100	200	725.36	0.96	8.30	1/T-25	1.7	2	BF500,BOX600
L-6号	X=-29557.70 Y=-52634.58	NO.41+5.00	右4.70	800*800*1100	200	725.87	0.96	8.30	1/T-25	1.7	2	BOX600,VS500
K-1号	新春日街道	既設桝嵩上げ		1000*1000*600	200		0.55	5.80	1/T-25			
L-2附属	現地合わせ	-	-	600*600*1000	150	現地合わせ	0.53	6.10	無し	1.0	2	VS300*2



H=150 (H<1000)
H=200 (H>1000)

集水枘一覧表

コンクリート体積計算

型枠面積計算

番号	内寸法(mm) 幅*奥行*深さ	壁厚(mm)	接続水路等	摘要	基準体積	控除1	控除2	控除3	蓋控除	合計	基準面積	控除1	控除2	控除3	合計
L-1号	700*700*800	150	BF500,VS500		0.56	0.04	0.04			0.48	6.0	0.5	0.5		5.0
L-2号	1000*1000*1100	200	VS500*2,VS300		1.35	0.06	0.06	0.02	0.03	1.18	11.4	0.6	0.6	0.2	10.0
OL-3号	1300*1300*1400	200	VS500*2,BOX500		2.26	0.07	0.07	0.08	0.03	2.01	18.2	0.7	0.7	0.8	16.0
OL-4号	800*800*1200	200	VS500,BF500		1.18	0.05	0.05		0.01	1.07	10.3	0.5	0.5		9.3
L-5号	800*800*1100	200	BF500,BOX600		1.10	0.05	0.07		0.02	0.96	9.5	0.5	0.7		8.3
L-6号	800*800*1100	200	BOX600,VS500		1.10	0.07	0.05		0.02	0.96	9.5	0.7	0.5		8.3
K-1号	1000*1000*600	200	0		0.58				0.03	0.55	5.8				5.8
L-2附属	600*600*1000	150	VS300*2		0.57	0.02	0.02			0.53	6.5	0.2	0.2		6.1

基準体積

600*600*1000 =0.90*0.90*1.15+0.60*0.60*1.00=0.572+0.57
 700*700*800 =1.00*1.00*0.95+0.70*0.70*0.80=0.558+0.56
 800*800*1100 =1.20*1.20*1.25+0.80*0.80*1.10=1.096+1.10
 800*800*1200 =1.20*1.20*1.35+0.80*0.80*1.20=1.176+1.18
 1000*1000*1100 =1.40*1.40*1.25+1.00*1.00*1.10=1.35
 1300*1300*1400 =1.70*1.70*1.60+1.30*1.30*1.40=2.258+2.26
 1000*1000*600 =1.40*1.40*0.60+1.00*1.00*0.60=0.576+0.58

控除体積

BF500,VS500*500,BOX500,OF500
 壁厚150の場合 =0.50*0.50*0.15+0.038=0.04
 壁厚200の場合 =0.50*0.50*0.20+0.050=0.05
 BOX600
 300*400 t=150 =0.30*0.40*0.15+0.018=0.02
 500*600 t=150 =0.50*0.60*0.20+0.06
 500*700 t=200 =0.50*0.70*0.20+0.07
 660*600 t=200 =0.66*0.60*0.20+0.079=0.08

蓋控除体積

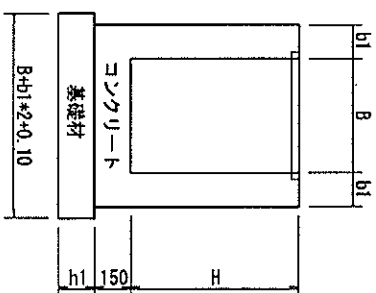
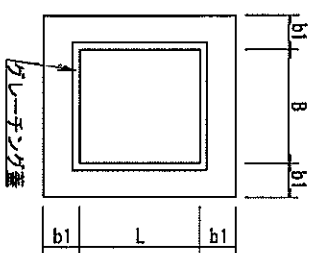
700*700 T-5 =0.01
 700*700 T-25 =0.02
 800*800 T-14 =0.01
 800*800 T-25 =0.02
 1000*1000 =0.03
 1300*1300 =0.03

型枠控除面積

0.50*0.50*2=0.50=0.5
 0.60*0.60*2=0.72=0.7
 0.30*0.40*2=0.24=0.2
 0.50*0.60*2=0.6
 0.50*0.70*2=0.7
 0.66*0.6*2=0.792=0.8

集水栓一覧表

番号	中心位置座標	測点位置	左右位置	内寸法(mm) 幅*奥行*深さ	壁厚(mm)	天端高(m)	コンクリート (m ³)	型枠 (m ²)	蓋 (枚/規格)	基礎材 (m ²)	足掛金具 (本)	接続水路等	摘要
R-0号	X=-29680.82 Y=-51971.68	NO.7+7.66	右6.73	700*700*700	150	701.95	0.43	4.40	無し	1.2	1	BF500*2	
R-1号	X=-29672.56 Y=-51999.16	NO.8+16.36	右6.73	700*700*900	150	703.00	0.53	5.70	無し	1.2	1	BF500,OF500	
R-2号	X=-29655.61 Y=-52055.30	NO.11+15.00	右6.78	800*800*1300	200	705.32	1.14	10.10	1/T-25	1.7	3	BF500,BOX500	
R-3号	X=-29654.50 Y=-52062.95	NO.12+2.65	右5.64	800*800*1300	200	705.63	1.14	10.10	1/T-25	1.7	3	BOX500,VS500	
R-5号	X=-29597.20 Y=-52299.67	NO.24+5.80	右5.63	700*700*900	150	713.71	0.52	5.70	1/T-2	1.2	1	VS500*2	
R-6号	X=-29596.28 Y=-52337.50	NO.26+3.50	右5.63	800*800*1100	150	714.93	0.96	8.00	1/T-25	1.7	2	VS500*2,VS300	
R-7号	X=-29593.27 Y=-52418.88	NO.30+6.04	右6.69	700*700*1000	150	717.85	0.57	6.40	1/T-2	1.2	2	VS500,BF500	
R-8号	X=-29588.21 Y=-52442.61	NO.31+10.65	右6.75	800*800*900	150	718.59	0.61	6.50	無し	1.7	1	BF500*2	
R-9号	X=-29564.98 Y=-52546.25	NO.31+16.86	右6.85	700*700*900	150	722.74	0.52	5.70	1/T-2	1.2	1	BF500,VS500	
OR-10号	X=-29555.10 Y=-52587.58	NO.38+19.35	右7.50	1300*1300*800	200	724.65	1.39	9.80	1/T-5	3.2	1	VS500*2,BOX500	
R-11号	X=-29549.08 Y=-52616.00	NO.40+8.40	右7.18	800*800*1200	200	725.73	1.04	9.10	1/T-25	1.7	2	VS500,BOX600	
R-12号	X=-29547.28 Y=-52631.38	NO.41+3.4	右6.08	800*800*1100	200	725.88	0.96	8.30	1/T-25	1.7	2	BOX600,VS500	



H=150 (H<1000)
H=200 (H>1000)

集水桝一覧表

コンクリート体積計算

型枠面積計算

番号	内寸法(mm) 幅*奥行*深さ	壁厚(mm)	接続水路等	摘要	基準体積	控除1	控除2	控除3	蓋控除	合計	基準面積	控除1	控除2	控除3	合計
R-0号	700*700*700	150	BF500*2		0.51	0.04	0.04			0.43	5.4	0.5	0.5		4.4
R-1号	700*700*900	150	BF500,OF500		0.61	0.04	0.04			0.53	6.7	0.5	0.5		5.7
R-2号	800*800*1300	200	BF500,BOX500		1.26	0.05	0.05		0.02	1.14	11.1	0.5	0.5		10.1
R-3号	800*800*1300	200	BOX500,VS500		1.26	0.05	0.05		0.02	1.14	11.1	0.5	0.5		10.1
R-5号	700*700*900	150	VS500*2		0.61	0.04	0.04		0.01	0.52	6.7	0.5	0.5		5.7
R-6号	800*800*1100	150	VS500*2,VS300		1.10	0.04	0.04	0.04	0.02	0.96	9.5	0.5	0.5	0.5	8.0
R-7号	700*700*1000	150	VS500,BF500		0.66	0.04	0.04		0.01	0.57	7.4	0.5	0.5		6.4
R-8号	800*800*900	150	BF500*2		0.69	0.04	0.04			0.61	7.5	0.5	0.5		6.5
R-9号	700*700*900	150	BF500,VS500		0.61	0.04	0.04		0.01	0.52	6.7	0.5	0.5		5.7
OR-10号	1300*1300*800	200	VS500*2,BOX500		1.54	0.05	0.05	0.02	0.03	1.39	11.0	0.5	0.5	0.2	9.8
R-11号	800*800*1200	200	VS500,BOX600		1.18	0.05	0.07		0.02	1.04	10.3	0.5	0.7		9.1
R-12号	800*800*1100	200	BOX600,VS500		1.10	0.07	0.05		0.02	0.96	9.5	0.7	0.5		8.3

基準体積

700*700*700 =1.00*1.00*0.85-0.70*0.70*0.70=0.507=0.51
700*700*800 =1.00*1.00*0.95-0.70*0.70*0.80=0.558=0.56
700*700*900 =1.00*1.00*1.05-0.70*0.70*0.90=0.609=0.61
700*700*1000 =1.00*1.00*1.15-0.70*0.70*1.00=0.660=0.66
800*800*900 =1.10*1.10*1.05-0.80*0.80*0.90=0.6945=0.69
800*800*1000 =1.20*1.20*1.15-0.80*0.80*1.00=1.016=1.02
800*800*1100 =1.20*1.20*1.25-0.80*0.80*1.10=1.096=1.10
800*800*1200 =1.20*1.20*1.35-0.80*0.80*1.20=1.176=1.18
800*800*1300 =1.20*1.20*1.45-0.80*0.80*1.30=1.256=1.26
1300*1300*800 =1.70*1.70*1.00-1.30*1.30*0.80=1.538=1.54

基準面積

700*700*700 =(1.00*0.85+0.70*0.70)*4=5.36=5.4
700*700*800 =(1.00*0.95+0.70*0.80)*4=6.04=6.0
700*700*900 =(1.00*1.05+0.70*0.90)*4=6.72=6.7
700*700*1000 =(1.00*1.15+0.70*1.00)*4=7.40=7.4
800*800*900 =(1.10*1.05+0.80*0.90)*4=7.50=7.5
800*800*1000 =(1.20*1.15+0.80*1.00)*4=8.72=8.7
800*800*1100 =(1.20*1.25+0.80*1.10)*4=9.52=9.5
800*800*1200 =(1.20*1.35+0.80*1.20)*4=10.32=10.3
800*800*1300 =(1.20*1.45+0.80*1.30)*4=11.12=11.1
1300*1300*800 =(1.70*1.00+1.30*0.80)*4=10.96=11.0

控除体積

BF500,VS500*500,BOX500,OF500

壁厚150の場合 =0.50*0.50*0.15=0.038=0.04
壁厚200の場合 =0.50*0.50*0.20=0.050=0.05

BOX600

300*400 1200

500*700 (=200

蓋控除体積

700*700 T-5 =0.01
700*700 T-25 =0.02
800*800 T-14 =0.01
800*800 T-25 =0.02

型枠控除面積

0.50*0.50*2=0.50=0.5
0.60*0.60*2=0.72=0.7
0.30*0.40*2=0.24=0.2
0.50*0.60*2=0.6
0.66*0.6*2=0.792=0.8

防護柵工		集計表	光前寺南線	
名称	計 算 式	単位	数 量	
路側防護柵工 ガードレール	Gr-C-2B L= 22.0	m	22	
防止柵工				
転落防止柵	H=1.1m 横ビーム3段センタービーム式 コンクリート建て込み L= 25.0	m	25	
転落防止柵	H=1.1m 横ビーム3段センタービーム式 土中用 L= 5.0	m	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

防護柵工			計 算 書			光前寺南線
ガードレール			転落防止柵			
測点(始点)	測点(終点)	距離(m)	測点(始点)	測点(終点)	距離(m)	
NO.39+3	NO.40+4	22.0				
			コンクリート建て込み			
			No.38+2(右)	No.38+14(右)	12.0	
			NO.40+5(左)	春日街道線(左)	8.0	
			NO.40+7(右)	春日街道線(右)	5.0	
			土中用			
			No.38+14(右)	No.38+19(右)	5.0	
合 計		22.0	合 計		30.0	
目隠しフェンス			車止めポスト			
測点(始点)	測点(終点)	距離(m)	設置箇所名		本数	
合 計		0.0	合 計		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

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= 44.2 = 44.2	m	44
舗装盤撤去	アスファルト舗装版 t=5cm A= 458.9 = 458.9	m2	459
殻運搬	アスファルトV= 23.0 = 23.0	m3	23
廃材処理	アスファルトG= 23.0 * 2.35 = 54.1	t	54

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
NO37+5	NO40+3	5.80	58.0	0.05	336.40	16.82	幅は平均
NO.37+10				0.05	46.40	2.32	テールルーム入口
NO.38				0.05	39.20	1.96	動物病院入口
NO.39+15				0.05	36.90	1.85	マツモトキヨシ入口
合計					458.90	22.95	

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

コンクリート二次製品撤去 集計表

名称	計 算 式	単位	数 量
BF200型	G= 92 kg/2m 延長計算書より L= 0.0 G= 0.0 * 46.0 / 1000 = 0.0 t	光前寺南線 m	0
BF400型	G= 227 kg/2m 延長計算書より L= 30.3 G= 30.3 * 113.5 / 1000 = 3.4 t	m	30
BF500型	G= 317 kg/2m 延長計算書より L= 60.1 G= 60.1 * 158.5 / 1000 = 9.5 t	m	60
BF700型	G= 540 kg/2m 延長計算書より L= 3.4 G= 3.4 * 270.0 / 1000 = 0.9 t	m	3
BF1000型	G= 920 kg/2m 延長計算書より L= 31.8 G= 31.8 * 460.0 / 1000 = 14.6 t	m	32
自由勾配側溝			
B400	G= 850 kg/2m 底版コン含む 延長計算書より L= 0.0 G= 0.0 * 425 / 1000 = 0.0 t	m	0
B500	G= 900 kg/2m 底版コン含む 延長計算書より L= 0.0 G= 0.0 * 450 / 1000 = 0.0 t	m	0
B600	G= 950 kg/2m 底版コン含む 延長計算書より L= 0.0 G= 0.0 * 475 / 1000 = 0.0 t	m	0
B700	G= 1000 kg/2m 底版コン含む 延長計算書より L= 10.0 G= 10.0 * 500 / 1000 = 5.0 t	m	10

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
HP管(全巻) 径500 (0.9m*0.9m)	G= 1442 kgm 延長計算書より L= 0.0 = 0 G= 0.0 * 1442 / 1000 = 0.0 t	m	0
HP管(全巻) 径600 (1.0m*1.0m)	G= 1686 kg/m 延長計算書より L= 5.4 = 5 G= 5.4 * 1686 / 1000 = 9.1 t	m	5
点検口	(内寸0.5*0.4*0.35、外寸0.7*0.5*0.35樹 123kg/箇所) 計算書より 箇所= 0 = 0 G= 0 * 123 / 1000 = 0.0 t	箇所	0
集水樹	(内寸0.75*0.75*0.75、外寸1.05*1.05*0.9樹 □0.5*2穴 1160kg/箇所) 計算書より 箇所= 1 = 1 G= 1 * 1160 / 1000 = 1.2 t	箇所	1
集水樹	(内寸1.4*1.4*1.5、外寸1.7*1.7*1.65樹 □1.0*2穴 3590kg/箇所) 計算書より 箇所= 2 = 2 G= 2 * 3590 / 1000 = 7.2 t	箇所	2
組み合わせ 落差工	(内寸0.8*0.95*1.7 推定重量=1.96t) 計算書より 箇所= 1 = 1 G= 1 * 1960 / 1000 = 2.0 t	箇所	1
	撤去物 重量合計 52.9 t		

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		新春日街道線含む	
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= 0.63 + 0.00 + 2.48 + 3.10 = 6.21			m3	6
鉄筋コンクリート取り壊し	計算書より 体積= 0.00 = 0.00			m3	0
コンクリート廃材処理					
般運搬	無筋コンクリートV= = 6.21			m3	6
	鉄筋コンクリートV= = 0.00			m3	0
コンクリート取壊し(二次製品)	G= 360 kg/2m				
	プレキャストL型擁壁 H=1000 L = 5.20			m	5
	G= 5.2 * 180.0 / 1000 = 0.9 t				
運搬	(二次製品) (水路・VS・落差・L型) 15+2+0.78+0.36 = 18.14 m3			m3	18
	(無筋) 3.57+6.21 = 9.78 m3			m3	10
処分	(二次製品) 18.14*2.5 = 45.35 t			t	45
	(無筋) 9.78*2.35 = 22.98 t			t	23

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

BF700型・BF1000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		
BF700型				BF1000型			
右側				左側			
NO38+14		3.40		NO37+5		4.00	
				右側			
				NO37+5	NO38+14	27.80	
小計		3.40				31.80	

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-13	蓋	0.80	4.60	0.15	1	0.55	幅は推定値
	嵩上げ	0.15	4.60	0.06	2	0.08	高さとは推定値
小計						0.63	

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/高さ	個数	体積	摘要
⑦	擁壁取壊し	0.20	4.47	0.60	1	0.54	高さは推定値
⑧	擁壁取壊し	0.20	5.20	0.78	1	0.81	高さは推定値
⑨、⑩	擁壁取壊し	0.19	5.02	0.92	2	1.75	高さは推定値
小計							
						3.10	

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

点検口・集水柵

延長計算書

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			
				NO37+8		1	0.75*0.75* 0.75
小計		0		小計		1	
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		
右側							
NO37+5		1	1.4*1.4*1.5				
NO38+14		1	1.4*1.4*1.6				
小計		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

組み合わせ落差柵

延長計算書

参考測点		箇所	摘要	参考測点		延長 (m)	摘要
始点側	終点側			始点側	終点側		
NO38+16.5		1	参考重量 722+1238kg				
小計		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

ライン 数量総括

実線白ペイント式 W=150mm	計	m	138.0
外側線 実線白色 溶融式 W=150mm $L = 69.0 + 69.0 = 138.0$		m	138
実線白溶融式 W=150mm	計	m	138.3
車両通行帯境界線 実線白色 溶融式 W=150mm $L = 0.0 + 70.3 + 30.0 + 38.00 = 138.3$		m	138.3
白実線 溶融式 W=450mm	計	m	6.0
停止線 実線白色 溶融式 W=450mm $L=3.0m*2箇所=6.0$		m	6.0
ゼブラ白溶融式 W=450mm	計	m	16.7
導流帯 実線白色 溶融式 斜線W=450mm ① 斜線 別紙計算書よりL= 16.70		m	16.7
文字・15cm換算 白溶融式	計	m	31.8
通行区分矢印 実線白色 溶融式 直左折 N=4 15cm換算 $9.2 * 2.0 = 18.4$ 右折 N=4 15cm換算 $6.7 * 2.0 = 13.4$ 合計 = 31.8		m	31.8

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
1	ペイント式 加熱式 溶剤型 実線 15cm 供用区間	138	3,000	0.046	3.21	-	221	138
25	溶融式 実線 15cm 供用区間	138.3	1,000	0.1383	3.21	-	222	138
37	溶融式 実線 45cm 供用区間	6	550	0.0109	3.21	-	10	6
69	溶融式 ゼブラ 45cm 供用区間	16.7	450	0.0371	3.21	-	27	17
73	溶融式 矢印・記号・文字(15cm換算) 供用区間	31.8	400	0.0795	3.21	-	51	32
	計				0.3118			

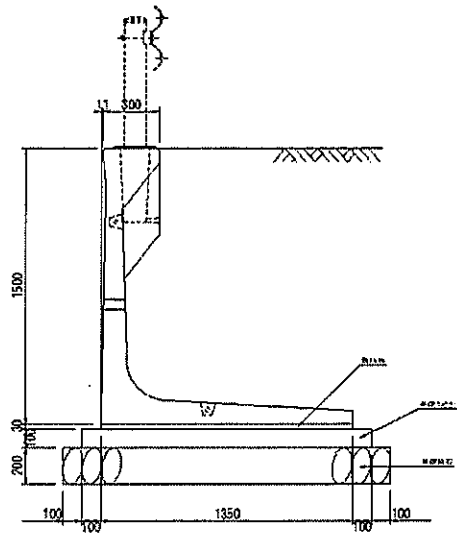
区画線消去(ウォータージェット式)を積算に用いる場合

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)

L型擁壁 車道用 H1500型

計 算 書

(10m当り)

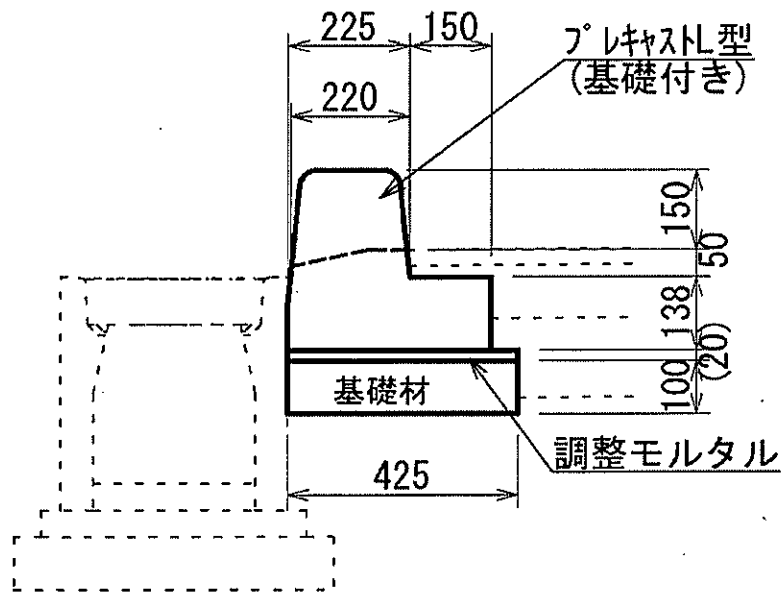


名 称	計 算 式	単 位	数 量
プレキャストL型擁壁	車道用 平均高1.5m ガードレール基礎型 L= 10.00	m	10.0
敷モルタル	1:3BB V= 0.03 × 1.35 × 10.00 = 0.405	m ³	0.4
基礎コンクリート	18-8-40BB V= 0.10 × 1.55 × 10.00 = 1.550	m ³	1.6
基礎材	再生クラッシュラン0-40 t=20cm A= 1.75 × 10.00 = 17.50	m ²	17.5
型 枠	A= 0.10 × 10.00 × 2 = 2.00	m ²	2.0

歩車道境界ブロック

計 算 書

(10m当り)

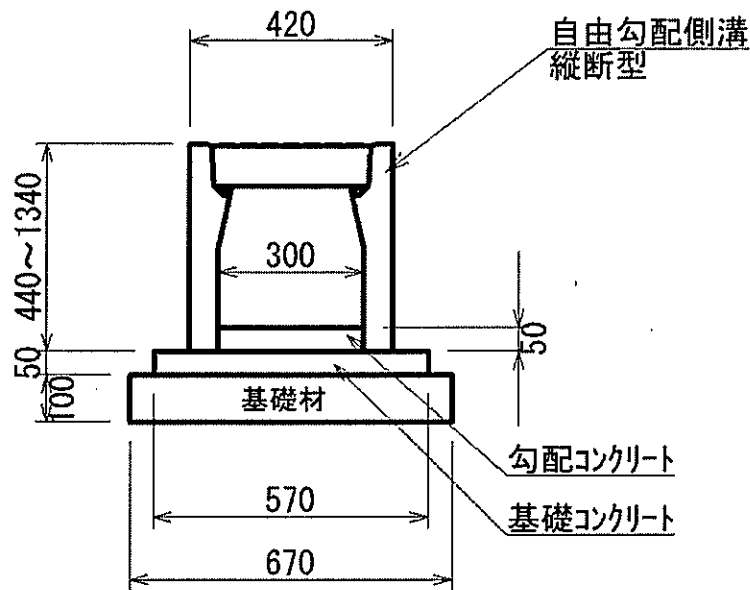


名 称	計 算 式	単 位	数 量
歩車道境界ブロック	プレキャスト境界ブロックPGガッター H=200,W=180 L= 10.00	m	10.0
調整モルタル	1:3BB V= 0.43 × 0.02 × 10.00 = 0.086	m3	0.1
基礎材	再生クラッシュラン0-40 t=10cm A= 0.43 × 10.00 = 4.30	m2	4.3

自由勾配側溝 W300 (標準型)

計 算 書

(10m当り)



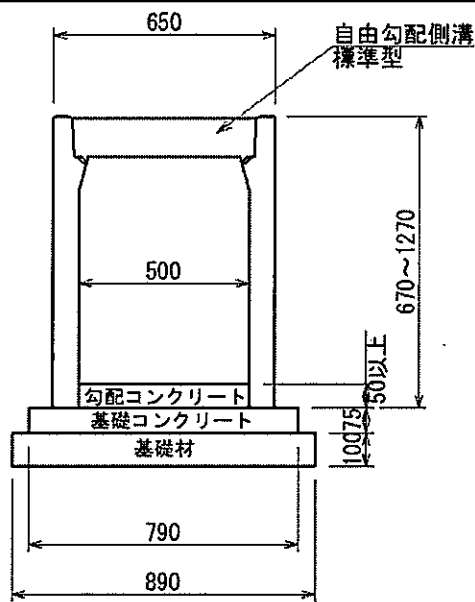
名 称	計 算 式	単 位	数 量
自由勾配側溝	W300×H300~1200型 (防音タイプ標準型) L= 10.00	m	10.0
勾配コンクリート	18-8-25BB 底厚平均値は集計表より V= 0.30 × 0.09 × 10.00 = 0.270	m ³	0.3
基礎コンクリート	18-8-25BB V= 0.57 × 0.05 × 10.00 = 0.285	m ³	0.3
基礎材	再生クラッシュラン0-40 t=10cm A= 0.67 × 10.00 = 6.70	m ²	6.7
型 枠	A= 0.05 × 10.00 × 2 = 1.00	m ²	1.0
グレーチング蓋	W300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 (標準型)

計 算 書

(10m当り)



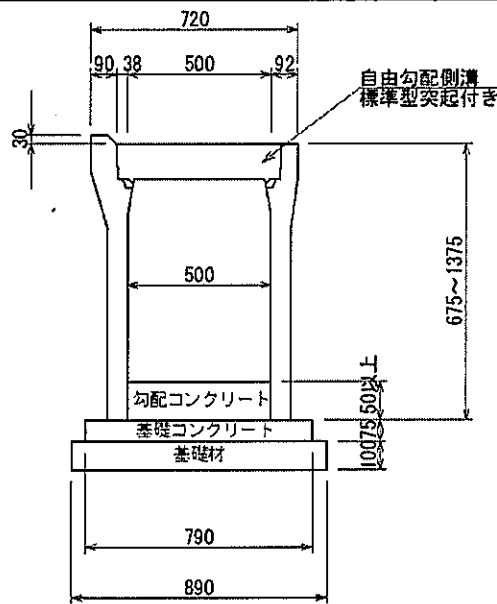
名 称	計 算 式	単 位	数 量
自由勾配側溝	W500×H500～1100型 (防音タイプ標準型) L= 10.00	m	10.0
勾配コンクリート	18-8-25BB 底厚平均値は集計表より V= 0.50 × 0.11 × 10.00 = 0.550	m3	0.6
基礎コンクリート	18-8-25BB V= 0.79 × 0.08 × 10.00 = 0.632	m3	0.6
基礎材	再生クラッシュラン0-40 t=10cm A= 0.89 × 10.00 = 8.90	m2	8.9
型 枠	A= 0.08 × 10.00 × 2 = 1.60	m2	1.6
グレーチング蓋	W500用 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)



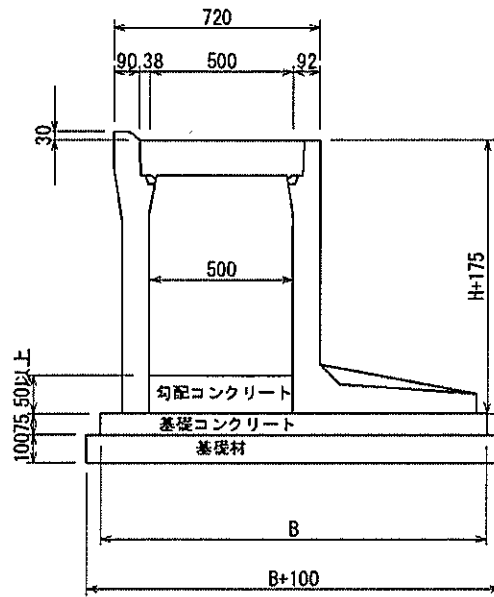
名 称	計 算 式	単 位	数 量
自由勾配側溝	W500 × H500~1200型 (標準型突起付き) L= 10.00	m	10.0
勾配コンクリート	18-8-25BB 底厚平均値は集計表より V= 0.50 × 0.11 × 10.00 = 0.550	m3	0.6
基礎コンクリート	18-8-25BB V= 0.79 × 0.08 × 10.00 = 0.632	m3	0.6
基礎材	再生クラッシュラン0-40 t=10cm A= 0.89 × 10.00 = 8.90	m2	8.9
型 枠	A= 0.08 × 10.00 × 2 = 1.60	m2	1.6
グレーチング蓋	W500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)



参考寸法表

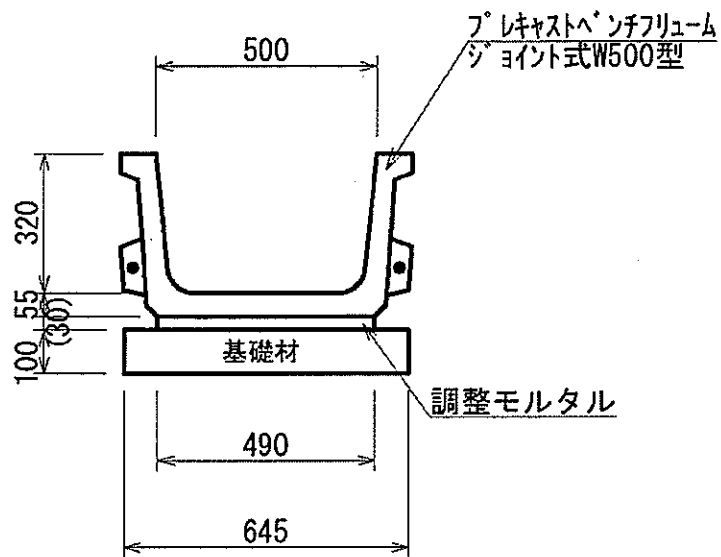
H	B
500	920
700	990
800	1040
900	1190
1000	1190

名 称	計 算 式	単 位	数 量
自由勾配側溝	W500 × H900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 × 0.10 × 10.00 = 0.500	m ³	0.5
基礎コンクリート	18-8-25BB V= 1.19 × 0.08 × 10.00 = 0.952	m ³	1.0
基礎材	再生クラッシュラン0-40 t=10cm A= 1.29 × 10.00 = 12.90	m ²	12.9
型 枠	A= 0.08 × 10.00 × 2 = 1.60	m ²	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

BF500型水路

計 算 書

(10m当り)



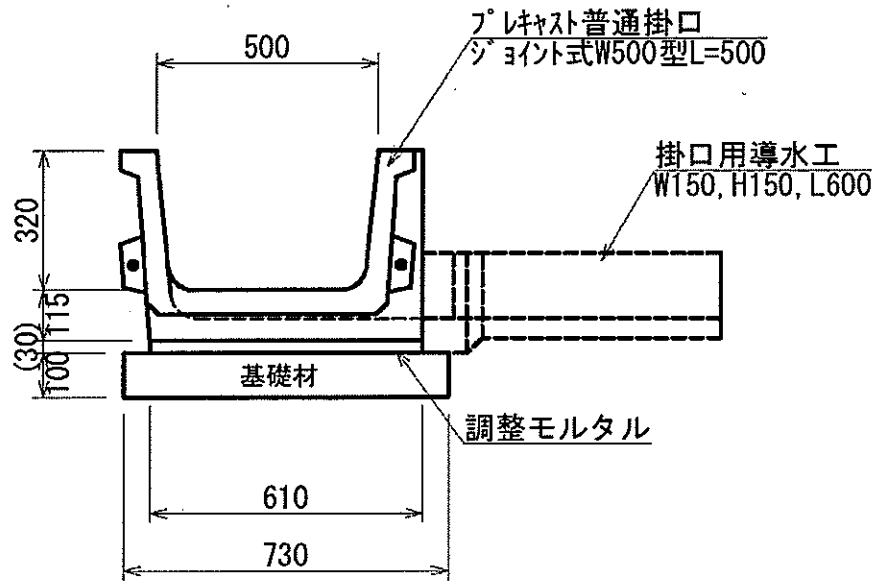
名 称	計 算 式	単 位	数 量
BF型水路	ベンチリウム500型(リブジョイント形式) L= 10.00	m	10.0
調整モルタル	1:3BB V= 0.49 × 0.03 × 10.00 = 0.147	m ³	0.1
基礎材	再生クラッシュラン0-40 t=10cm A= 0.65 × 10.00 = 6.50	m ²	6.5

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

FK500型水路

計 算 書

(10箇所当り)



名 称	計 算 式	単 位	数 量
BF型水路	ベンチリ्यूム500型(リブジョイント形式) N= 10.00	基	10.0
調整モルタル	1:3BB V= 0.61 × 0.50 × 0.03 × 10 = 0.092	m3	0.1
基礎材	再生クラッシュラン0-40 t=10cm A= 0.73 × 0.50 × 10 = 3.65	m2	3.7
掛口用導水工	W150,H150,L600 N= 10.00	基	10.0
耐水合板	t12, W170,H350 N= 10.00	枚	10.0

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

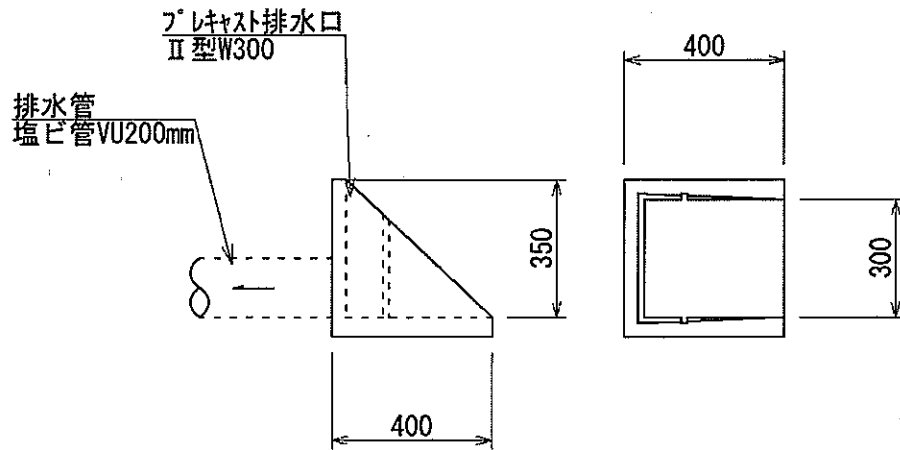
田面排水工

計 算 書

(10箇所当り)

断面図

平面図



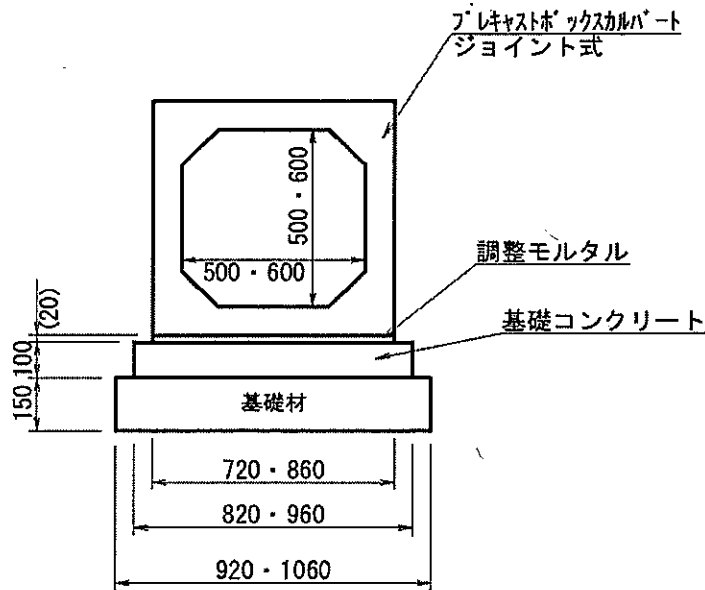
名 称	計 算 式	単 位	数 量
プレキャスト排水口	II 型W330 N= 10	個	10
排水管	塩化ビニール管VU. φ 200mm L=1.5m L= 1.50 × 10.00 = 15.00	m	15
耐水合板	t12 w320 H200 N= 10	枚	10

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

横断管渠 500×500型

計 算 書

(10m当り)



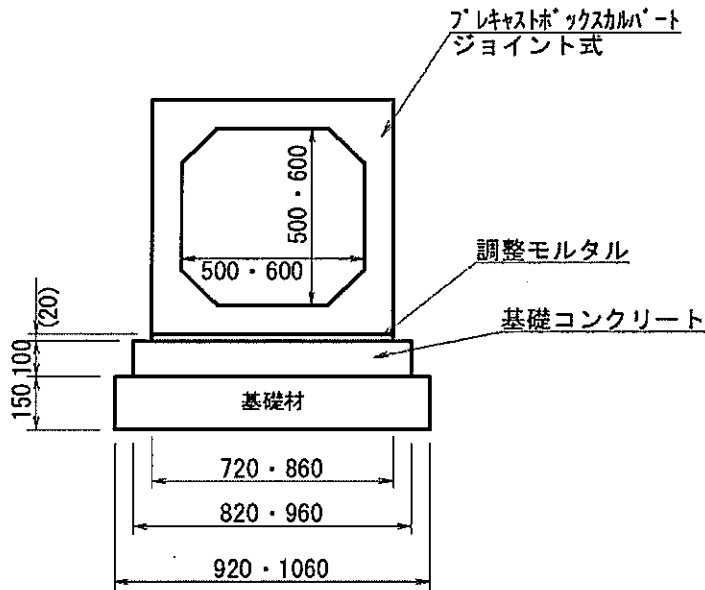
名 称	計 算 式	単 位	数 量
プレキャスト ボックスカルバート	W500×H500型 L= 10.00	m	10.0
調整モルタル	1:3BB V= 0.72 × 0.02 × 10.00 = 0.144	m ³	0.1
基礎コンクリート	18-8-25BB V= 0.82 × 0.10 × 10.00 = 0.820	m ³	0.8
基礎材	再生クラッシュラン0-40 t=10cm A= 0.92 × 10.00 = 9.20	m ²	9.2
型 枠	A= 0.10 × 10.00 × 2 = 2.00	m ²	2.0

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

横断管渠 600×600型

計 算 書

(10m当り)



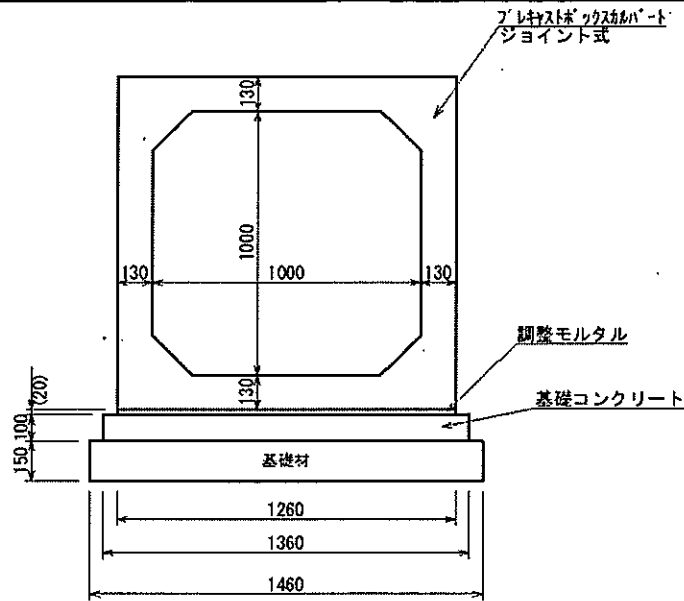
名 称	計 算 式	単 位	数 量
プレキャスト ボックスカルバート	W600×H600型 L= 10.00	m	10.0
調整モルタル	1:3BB V= 0.86 × 0.02 × 10.00 = 0.172	m ³	0.2
基礎コンクリート	18-8-25BB V= 0.96 × 0.10 × 10.00 = 0.960	m ³	1.0
基礎材	再生クラッシュラン0-40 t=10cm A= 1.06 × 10.00 = 10.60	m ²	10.6
型 枠	A= 0.10 × 10.00 × 2 = 2.00	m ²	2.0

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

横断管渠 1000×1000型

計 算 書

(10m当り)



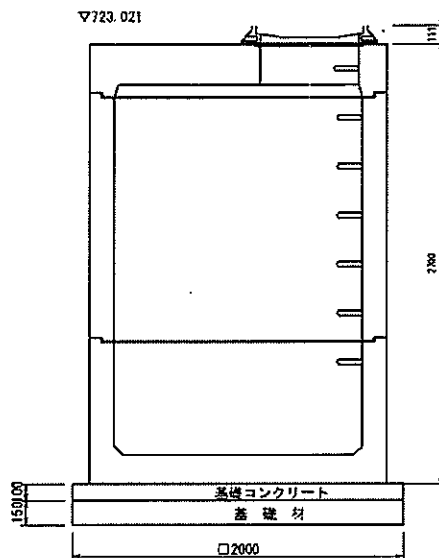
名 称	計 算 式	単 位	数 量
プレキャスト ボックスカルバート	W1000×H1000型 L= 10.00	m	10.0
調整モルタル	1:3BB V= 1.26 × 0.02 × 10.00 = 0.252	m ³	0.3
基礎コンクリート	18-8-25BB V= 1.36 × 0.10 × 10.00 = 1.360	m ³	1.4
基礎材	再生クラッシャーラン0-40 t=10cm A= 1.46 × 10.00 = 14.60	m ²	14.6
型 枠	A= 0.10 × 10.00 × 2 = 2.00	m ²	2.0

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

プレキャスト1号暗渠柵

計 算 書

(1箇所当り)



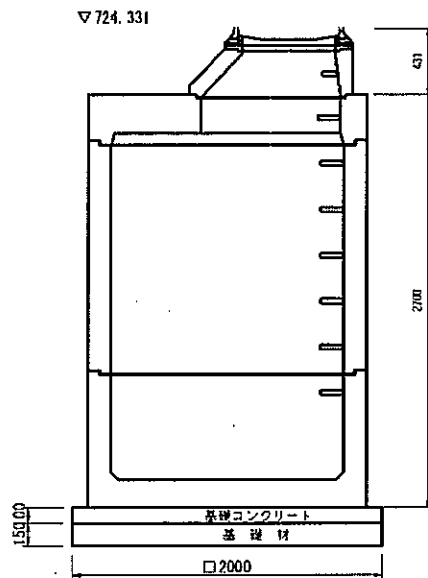
名 称	計 算 式	単 位	数 量
プレキャスト柵本体	外寸1800×1800×2700 基礎ブロック H=900 中間ブロック H=1500 マンホール鉄蓋(調整金具含む)	式	1
基礎コンクリート	18-8-40BB $V = 2.00 \times 2.00 \times 0.10 = 0.400$	m3	0.4
基礎材	再生クラッシュラン0-40 t=15cm $A = 2.00 \times 2.00 = 4.00$	m2	4.0
型 枠	$A = 2.00 \times 0.10 \times 4 = 0.80$	m2	0.8

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

プレキャスト2号暗渠柵

計 算 書

(1箇所当り)



名 称	計 算 式	単 位	数 量
プレキャスト柵本体	外寸1800×1800×2700 基礎ブロック H=900 中間ブロック H=1500 斜壁 H=300 マンホール鉄蓋(調整金具含む)	式	1
基礎コンクリート	18-8-40BB $V = 2.00 \times 2.00 \times 0.10 = 0.400$	m3	0.4
基礎材	再生クラッシュラン0-40 t=15cm $A = 2.00 \times 2.00 = 4.00$	m2	4.0
型 枠	$A = 2.00 \times 0.10 \times 4 = 0.80$	m2	0.8

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)立法メートル (kg)キログラム