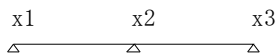


小梁の設計

TEST



L m	5.00	5.00
B mm	300	300
D mm	600	600
ϕ	1.00	1.00

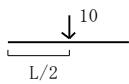
応力計算方法：固定モーメント法，M0の値：中央モーメント
 固定度：左端 0.30 右端 0.30，作用曲げ：左端 0 右端 0
 変形増大係数：8，ヤング係数： $2.10 \times 10000\text{N/mm}^2$
 荷重種別：長期，使用材料：コンクリート Fc21 主筋 SD345 ST. SD295

荷重項の計算

・ x1-x2

L = 5.00m, 梁自重 3.24kN/m (自動計算)

1番目の荷重

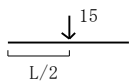


CL = 13kN·m, CR = 13kN·m, M0 = 23kN·m, QL = 13kN, QR = 13kN

・ x2-x3

L = 5.00m, 梁自重 3.24kN/m (自動計算)

1番目の荷重



CL = 16kN·m, CR = 16kN·m, M0 = 29kN·m, QL = 16kN, QR = 16kN

応力と変位の計算



MC kN·m	11	16
QL kN	10	19
QR kN	16	13
D/L	1/8	1/8
δ mm	1.1	1.9
δ / L	1/4404	1/2659
	x1	x2

断面計算

符号						
位置	x1端	中央	x2端	x2端	中央	x3端
断面 mm	B x D =	300 x 600		B x D =	300 x 600	
dt mm	72	72	72	72	72	72
主筋 上	2-D19	2-D19	2-D19	2-D19	2-D19	2-D19
下	2-D19	2-D19	2-D19	2-D19	2-D19	2-D19
pt %	0.36	0.36	0.36	0.36	0.36	0.36
ML kN·m (検定)	4(0.06)	11(0.19)	20(0.33)	20(0.33)	16(0.29)	5(0.09)
Mcr kN·m						
ST.	2-D19@200	2-D19@200	2-D19@200	2-D19@200	2-D19@200	2-D19@200
pw %	(0.96)	(0.96)	(0.96)	(0.96)	(0.96)	(0.96)
QL kN (検定)	10(0.06)		16(0.09)	19(0.10)		13(0.07)
α	1.22		1.22	1.33		1.33