



3.6.基礎の設計	$\Sigma W$	建物総重量 (kN)
	W1	1階床重量 (kN)
	fe	地盤支持力 (kN/m <sup>2</sup> )
	A	基礎版面積 (m <sup>2</sup> )
	Wt	基礎立ち上がり部重量 (kN)
	Ws	スラブ重量 (kN)
	WL	積載荷重 (kN)
	t	底板厚 (cm)
	n	安全率
3.6.1地盤支持力の検討	$\omega 0$	支持力 算定用分布荷重 (kN/m <sup>2</sup> )
	$\omega 1$	スラブ 配筋算定用分布荷重 (kN/m <sup>2</sup> )
	$\omega 2$	地中梁配筋 算定用分布荷重 (kN/m <sup>2</sup> )
3.6.2スラブの配筋	lx (=Lx)	立ち上がりで囲まれた当該べた基礎区画の短辺長さ (m)
	ly (=Ly)	立ち上がりで囲まれた当該べた基礎区画の長辺長さ (m)
	dt	かぶり厚 (cm)
	dx	=t-dt
	dy	=t-dt-1.4
	jx	曲げモーメントに抵抗する底板の応力中心間距離 (m)
	jy	曲げモーメントに抵抗する底板の応力中心間距離 (m)
	$\omega x$	Lx方向の計算に用いる接地圧 (kN/m <sup>2</sup> )
	Mx1	端部モーメント (短辺方向)
	Mx2	中央部モーメント (短辺方向)
	My1	端部モーメント (長辺方向)
	My2	中央部モーメント (長辺方向)
	at	底板スラブ1mあたりのスラブ筋の断面積の合計 (mm <sup>2</sup> )
	l	最小鉄筋間隔 (cm)
3.6.3地中梁の設計	Lft	主筋鋼材の長期許容引張応力度 (N/mm <sup>2</sup> )
	Sft	主筋鋼材の短期許容引張応力度 (N/mm <sup>2</sup> )
	Lfs	コンクリートの長期許容せん断応力度 (N/mm <sup>2</sup> )
	Sfs	コンクリートの短期許容せん断応力度 (N/mm <sup>2</sup> )
	L1	基礎梁上に載る柱間の距離 (cm)
	L2	基礎梁上に載る柱間の距離 (cm)
	$\omega$	接地圧による等分布荷重 = $\omega 2 \times$ 負担幅 (kN/m)
	$\omega 2$	3.6.1で算出した地中梁配筋算定用分布荷重 (kN/m <sup>2</sup> )
	b	基礎梁の幅 (cm)
	D	基礎梁のせい (cm)
	dt	かぶり厚 (cm)
	VT	直上に載る柱に生ずる引き抜き力 (kN)
	d'	=D-dt
	j	曲げモーメントに抵抗する基礎梁の応力中心間距離 (m)
	A	地中梁の有効断面積 (cm <sup>2</sup> )
	ML1	長期中央部モーメント (kN・m)
	ML2	長期梁端部モーメント (kN・m)
	QL	長期せん断力 (kN)

