

รายการอ้างอิง

1. อุทัย ฤกษ์ศิริรัตน์. ค่าแรงลมสถิติเทียบเท่าเพื่อใช้ในการคำนวณออกแบบอาคารสูงในกรุงเทพ.
วิทยานิพนธ์มหาบัณฑิต คณะวิศวกรรมศาสตร์ จุฬาลงกรณ์มหาวิทยาลัย, 2533
2. นรินทร์ เอื้อศิริวรรณ. ความเร็วลมออกแบบและหน่วยแรงลมออกแบบเสนอแนะสำหรับ
ประเทศไทย. วิทยานิพนธ์มหาบัณฑิต คณะวิศวกรรมศาสตร์ จุฬาลงกรณ์มหาวิทยาลัย,
2538
3. Internation Conference of Building Officials “ Uniform Building Code” , Whittier,
Ca.,California, (1994)
4. American National Standard Building Code Requirements of Minimum Design Loads in
Buildings and Other Structures, ANSI Standard, A58.1-1972 , American National Standard
Institute, New York, N.Y. , (1972)
5. Mikio Hino “ Spectrum of Gusty Wind” , Wind Effects on Buildings and Structures , (1971)
6. Choi Choeng Chuen, Edmund “ Correlation and Spectral Functions of Atmospheric
Turbulence” , Wind Effects on Buildings and Structures , (1971)
7. Davenport, A. G., Gust Loading Factor. Journal of The Structural Division. ASCE, 93, ST3,
June (1967) : 11-34
8. Vickery B.J. “ Discuss on Gust Response Factor” Journal of Structural Division. ASCE, Vol.
95, no. ST3 , pp. 494-501, (1969)
9. Solari. G., Alongwind Response Estimation. Journal of The Structural Division. ASCE, 108,
ST1, January (1982) : 225-244
10. Attasit Sawatpanich “ Development of Wind-Resistant Design Code for Buildings in
Thailand” AIT Thesis no. ST-95-3. April (1984)
11. Nutalaya P. , Sodsri S. and Arnold E.P. , Series on Seismology , Vol. 2 , Thailand, Southeast
Asia Association of Seismology and Earthquake Engineering (SEASEE) ,(1985)
12. Lakkunaprasit P. , et al, “ Assessment of Seismic Ground Motion and Response of a Building
Frame in Bangkok and its Vicinity” , Proc. of the 1st Workshop on Earthquake Engineering
and Hazard Mitigation, pp. 245-255, Nov. (1986)

13. Ade Lisantono “ Development of a Seismic Risk Map for the Structural Design Code in Thailand” AIT Thesis no. ST-94-14. April (1994)
14. นพดล กุหาที่สนะคีกุล. สเปกตรัมการตอบสนองในช่วงอินทิลาสติกสำหรับออกแบบอาคาร
ต้านทานแรงแผ่นดินไหวในประเทศไทย. วิทยานิพนธ์มหาบัณฑิต คณะวิศวกรรมศาสตร์
จุฬาลงกรณ์มหาวิทยาลัย, 2539
15. วิชัย กาญจนการุณ “ผลของแผ่นดินไหวต่อโครงสร้างอาคารในบริเวณกรุงเทพมหานคร” วิทยา
นิพนธ์ปริญญาวิศวกรรมศาสตรมหาบัณฑิต. ภาควิชาวิศวกรรมโยธา, จุฬาลงกรณ์
มหาวิทยาลัย, 2529
16. Newmark, N.M. and W.J. Hall. Seismic Design Criteria For Nuclear Reactor Facilities.
17. Seed, H.B., C. Ugas, and J. Lysmer. Site Dependent Spectra For Earthquake-Resistant Design.
Bulletin of The Seismological Society of America. 66, No.1, February (1976) : 221-244
18. Applied Technology Council. Tentative Provisions For The Development of Seismic
Regulations for Building. April (1984)
19. Internation Conference of Building Officials “ Uniform Building Code” , Whittier,
Ca.,California, pp. 131-149,(1994)
20. Ang A.H. and Tang W.H. , Probability Concepts in Engineering Planning and Design ,Vol. 2,
Singapore: John Wiley & Sons Inc., (1985)
21. Davenport, A. G., Rational For Determining Design Wind Velocities. Journal of The
Structural Division. ASCE, 86, ST5, MAY (1960) : 39-68
22. Gutenberg, B. and Richter, C.F. “ Earthquake Magnitude, Intensity, Energy and Acceleration”
Bulletin of the Seismological Society of America. Vol. 32, No. 3, pp. 163-191 (1956)
23. Chia-Ming Uang. Establishing R (or R_w) and Cd Factors For Building Seismic Provisions.
Journal of The Structural Division. ASCE, 117, ST1, January (1991)
24. Clough, R.W. and Penzien, J. Dynamics of Structures. New York, Mcgraw-Hill (1993)
Davenport, A. G., The Spectrum of Horizontal Gustiness Near The Ground in High Wind.
Quarterly Journal of The Royal Meteorological Society. London, 87, April (1961) : 194-211
25. Dowrick, D.J. Earthquake Resistant Design. 2nd ed. New York : John Wiley & Son
26. Hansen, F. V., An Examination of The Exponential Power Law in The Surface Boundary
Layer. Technical Report Ecom-5326. U.S. Army Electronics Command, Fort Monmouth,
N.J., (1970)

27. Lisantono, A., Development of A Seismic Risk Map For The Structural Desig Code In Thailand. Thesis. Asian Institute of Technology, April (1994)
Proc. 4th WCEE. Santiago. Chile (1969)
28. Sawatpamich, A., Development of Wind-Resistant Design Code For Building in Thailand. Thesis, Asian Institute of Technology, April (1995)
29. Seed, H.B., and Idriss, I.M. Ground Motions And Soil Liquefaction During Earthquakes. Earthquake Engineering Research Institute. (1982)
30. Shellard, H.C., Results of Some Recent Special Measurements in The United Kingdom Relevant To Wind Loading Problems. Wind Effects on Building and Structure. Ottawa, Vol.1, Canada (1968)
31. Simiu, E., Logarithmic Profiles And Design Wind Speeds. Journal of The Engineering Mechanics Division. ASME, 99, EM5, October (1973) : 1073-1083
32. Simiu, E., Wind Spectra And Dynamic Alongwind Response. Journal of The Structural Division. ASCE, 100, ST9, September (1974) : 1897-1910
33. Simiu, E., Equivalent Static Wind Loads For Tall Building Design. Journal of The Structural Division. ASCE, 102, ST4, April (1976) : 719-737

ภาคผนวก

Uniform Building Code

ค่าแรงเฉือนออกแบบที่ฐาน

ค่าแรงเฉือนออกแบบที่ฐานสามารถหาได้ดังสูตรข้างล่าง

$$V = \frac{ZIC}{R_w} W$$

โดยที่

Z = ตัวประกอบพื้นที่แผ่นดินไหว

Zone	1	2A	2B	3	4
Z	0.075	0.15	0.20	0.30	0.40

I = ตัวประกอบสำคัญ (important factor) ซึ่งมีค่าขึ้นอยู่กับลักษณะการใช้งานของอาคาร

$$C = \frac{1.25 S}{T^{2/3}} \quad \text{โดยมีค่าไม่เกิน 2.75}$$

T = คาบของโครงสร้าง

$$= C_i (h_n)^{3/4}$$

โดยที่

$C_i = 0.035$ สำหรับ โครงเหล็กต้านทานโมเมนต์

$= 0.030$ สำหรับ โครงสร้างคอนกรีตต้านทานโมเมนต์

$= 0.020$ สำหรับ โครงสร้างอื่นๆ

หรือ อาจหาค่าคาบการสั่นตัวของโครงสร้างได้จากสูตรข้างล่าง

$$T = 2\pi \sqrt{\frac{\sum_{i=1}^n w_i \delta_i^2}{g \sum_{i=1}^n f_i \delta_i}}$$

การกระจายแรงตามแวนดิ่ง

การกระจายแรงตามแวนดิ่งสามารถหาได้ดังสูตรข้างล่างนี้

$$V = F_t + \sum_{i=1}^n F_i$$

โดยที่

$$F_t = 0.07 T V \quad \text{แต่มีค่าไม่เกิน } 0.25 V$$

$$= 0 \quad \text{เมื่อ } T < 0.7$$

$$F_x = \frac{(V - F_t) w_x h_x}{\sum_{i=1}^n w_i h_i}$$

TABLE 16-I—SEISMIC ZONE FACTOR Z

ZONE	1	2A	2B	3	4
Z	0.075	0.15	0.20	0.30	0.40

The zone shall be determined from the seismic zone map in Figure 16-2.

TABLE 16-J—SITE COEFFICIENTS¹

TYPE	DESCRIPTION	S FACTOR
S ₁	A soil profile with either: (a) A rock-like material characterized by a shear-wave velocity greater than 2,500 feet per second (762 m/s) or by other suitable means of classification, or (b) Medium-dense to dense or medium-stiff to stiff soil conditions, where soil depth is less than 200 feet (60 960 mm).	1.0
S ₂	A soil profile with predominantly medium-dense to dense or medium-stiff to stiff soil conditions, where the soil depth exceeds 200 feet (60 960 mm).	1.2
S ₃	A soil profile containing more than 20 feet (6096 mm) of soft to medium-stiff clay but not more than 40 feet (12 192 mm) of soft clay.	1.5
S ₄	A soil profile containing more than 40 feet (12 192 mm) of soft clay characterized by a shear wave velocity less than 500 feet per second (152.4 m/s).	2.0

¹The site factor shall be established from properly substantiated geotechnical data. In locations where the soil properties are not known in sufficient detail to determine the soil profile type, soil profile S₃ shall be used. Soil profile S₄ need not be assumed unless the building official determines that soil profile S₄ may be present at the site, or in the event that soil profile S₄ is established by geotechnical data.

TABLE 16-K—OCCUPANCY CATEGORY

OCCUPANCY CATEGORY	OCCUPANCY OR FUNCTIONS OF STRUCTURE	SEISMIC IMPOR-TANCE FACTOR, I_p	SEISMIC IMPOR-TANCE ¹ FACTOR, I_s	WIND IMPOR-TANCE FACTOR, I_w
1. Essential facilities ²	Group I, Division 1 Occupancies having <u>surgery</u> and <u>emergency treatment areas</u> <u>Fire and police stations</u> Garages and shelters for emergency vehicles and <u>emergency aircraft</u> Structures and shelters in emergency-preparedness centers <u>Aviation control towers</u> Structures and equipment in government communication centers and other facilities required for emergency response Standby power-generating equipment for Category 1 facilities Tanks or other structures containing housing or supporting water or other fire-suppression material or equipment required for the protection of Category 1, 2 or 3 structures	1.25	1.50	1.15
2. Hazardous facilities	Group H, Divisions 1, 2, 6 and 7 Occupancies and structures therein housing or supporting <u>toxic or explosive chemicals or substances</u> Nonbuilding structures housing, supporting or containing quantities of toxic or explosive substances which, if contained within a building, would cause that building to be classified as a Group H, Division 1, 2 or 7 Occupancy	1.25	1.50	1.15
3. Special occupancy structures ³	Group A, Divisions 1, 2 and 2.1 Occupancies Buildings housing Group E, Divisions 1 and 3 Occupancies with a capacity greater than 300 students Buildings housing Group B Occupancies used for college or adult education with a capacity greater than 500 students Group I, Divisions 1 and 2 Occupancies with 50 or more resident incapacitated patients, but not included in Category 1 Group I, Division 3 Occupancies All structures with an occupancy greater than 5,000 persons Structures and equipment in power-generating stations; and other public utility facilities not included in Category 1 or Category 2 above, and required for continued operation	1.00	1.00	1.00
4. Standard occupancy structures ³	All structures housing occupancies or having functions not listed in Category 1, 2 or 3 and Group U Occupancy towers	1.00	1.00	1.00
5. Miscellaneous structures	Group U Occupancies except for towers	1.00	1.00	1.00

¹The limitation of I_p for panel connections in Section 1631.2.4 shall be 1.0 for the entire connector.

²Structural observation requirements are given in Sections 108, 1701 and 1702.

³For anchorage of machinery and equipment required for life-safety systems the value of I_p shall be taken as 1.5.

TABLE 16-N—STRUCTURAL SYSTEMS

BASIC STRUCTURAL SYSTEM ¹	LATERAL-FORCE-RESISTING SYSTEM—DESCRIPTION	A_w^2	H^3
			$\times 304.8$ for mm
1. Bearing wall system	1. Light-framed walls with shear panels		
	a. Wood structural panel walls for structures three stories or less	8	65
	b. All other light-framed walls	6	65
	2. Shear walls		
	a. Concrete	6	160
	b. Masonry	6	160
	3. Light steel-framed bearing walls with tension-only bracing	4	65
	4. Braced frames where bracing carries gravity loads		
	a. Steel	6	160
	b. Concrete ⁴	4	—
c. Heavy timber	4	65	
2. Building frame system	1. Steel eccentrically braced frame (EBF)	10	240
	2. Light-framed walls with shear panels		
	a. Wood structural panel walls for structures three stories or less	9	65
	b. All other light-framed walls	7	65
	3. Shear walls		
	a. Concrete	8	240
	b. Masonry	8	160
	4. Ordinary braced frames		
	a. Steel	8	160
	b. Concrete ⁴	8	—
	c. Heavy timber	8	65
	5. Special concentrically braced frames		
	a. Steel	9	240
3. Moment-resisting frame system	1. Special moment-resisting frames (SMRF)		
	a. Steel	12	N.L.
	b. Concrete	12	N.L.
	2. Masonry moment-resisting wall frame	9	160
	3. Concrete intermediate moment-resisting frames (IMRF) ⁵	8	—
	4. Ordinary moment-resisting frames (OMRF)		
	a. Steel ⁶	6	160
b. Concrete ⁷	5	—	
4. Dual systems	1. Shear walls		
	a. Concrete with SMRF	12	N.L.
	b. Concrete with steel OMRF	6	160
	c. Concrete with concrete IMRF ⁵	9	160
	d. Masonry with SMRF	8	160
	e. Masonry with steel OMRF	6	160
	f. Masonry with concrete IMRF ⁴	7	—
	2. Steel EBF		
	a. With steel SMRF	12	N.L.
	b. With steel OMRF	6	160
	3. Ordinary braced frames		
	a. Steel with steel SMRF	10	N.L.
	b. Steel with steel OMRF	6	160
	c. Concrete with concrete SMRF ⁴	9	—
	d. Concrete with concrete IMRF ⁴	6	—
	4. Special concentrically braced frames		
	a. Steel with steel SMRF	11	N.L.
b. Steel with steel OMRF	6	160	
5. Undefined systems	See Sections 1627.8.3 and 1627.9.2	—	—



ประวัติผู้เขียน

นาย ธนากร จงวิลาสลักษณ์ เกิดเมื่อวันที่ 13 กุมภาพันธ์ พ.ศ. 2514 ที่ กรุงเทพมหานคร สำเร็จการศึกษาระดับปริญญาตรีวิศวกรรมศาสตรบัณฑิต สาขาวิศวกรรมโยธา ภาควิชา วิศวกรรมโยธา คณะวิศวกรรมศาสตร์ จุฬาลงกรณ์มหาวิทยาลัย ในปีการศึกษา 2535 และ เข้าศึกษาต่อในหลักสูตรวิศวกรรมศาสตรมหาบัณฑิต สาขาวิศวกรรมโยธา ภาควิชาวิศวกรรมโยธา คณะวิศวกรรมศาสตร์ จุฬาลงกรณ์มหาวิทยาลัย ในปีการศึกษา 2537