

ค่าแรงลมสถิตเทียบเท่าเพื่อใช้ในการคำนวณออกแบบอาคารสูงในกรุงเทพ



นาย อุกฤษ ฤกษ์ศิริรัตน์

วิทยานิพนธ์นี้เป็นส่วนหนึ่งของการศึกษาตามหลักสูตรปริญญาวิศวกรรมศาสตรมหาบัณฑิต

ภาควิชาวิศวกรรมโยธา

บัณฑิตวิทยาลัย จุฬาลงกรณ์มหาวิทยาลัย

พ.ศ. 2533

ISBN 974-577-069-8

ลิขสิทธิ์ของบัณฑิตวิทยาลัย จุฬาลงกรณ์มหาวิทยาลัย

016691

i 10309214

Equivalent Static Wind Load for Design of
High Rise Buildings in Bangkok

Mr. Uthai Lerksirirat

A Thesis Submitted in Partial Fulfillment of the Requirements
for the Degree of Master of Engineering
Department of Civil Engineering
Graduate School
Chulalongkorn University

1990

ISBN 974-577-069-8



อุทัย ฤกษ์ศิริรัตน์ : ค่าแรงลมสถิตเทียบเท่าเพื่อใช้ในการคำนวณออกแบบอาคารสูงในกรุงเทพฯ
(EQUIVALENT STATIC WIND LOAD FOR DESIGN OF HIGH RISE BUILDINGS IN
BANGKOK) อ.ที่ปรึกษา : ศศ.ดร.เริงเดชา รัชตโพธิ์ อ.ที่ปรึกษาช่วย : ศศ.ดร.ปณิชน
ลักขณะประสิทธิ์, 141 หน้า. ISBN 974-577-069-8

ปัจจุบันมีการออกแบบ และ ก่อสร้างอาคารที่มีความสูงเป็นจำนวนมากในกรุงเทพฯ อีกทั้งยังมี
แนวโน้มว่าจะมีความสูงมากขึ้น ข้อบัญญัติกรุงเทพมหานคร ปีพ.ศ. 2522 ก็ได้ใช้มานานกว่า 10 ปีแล้ว ซึ่ง
จะให้ค่าหน่วยแรงลมต่ำไปหากนำค่าขั้นต่ำไปใช้ในการออกแบบอาคารสูง เนื่องจากทฤษฎีพื้นฐานเดิมที่ใช้จำกัด
ที่ความสูงราว 100 เมตร การศึกษาในครั้งนี้ได้นำเอาวิธีวิเคราะห์โครงสร้างโดยใช้ทฤษฎีการสั่นสะเทือน
แบบสุ่ม เพื่อหาค่าการตอบสนองของโครงสร้างอาคารสูงรูปสี่เหลี่ยมผืนผ้าต่อแรงลม แล้วนำค่าการตอบสนอง
ของโครงสร้างที่ได้ ไปหาค่าหน่วยแรงลมสถิตเทียบเท่าที่ใช้ในการออกแบบอาคาร

ในการวิจัยนี้ ได้ใช้ทฤษฎีค่าปลายสุด (Extreme Value Theory) หาค่าความเร็วลมสูงสุดที่จะ
มีโอกาสเกิดขึ้นได้ในรอบ 50 ปี และ 100 ปี โดยใช้ข้อมูลความเร็วลมสูงสุดในแต่ละปี จากสถานีตรวจอากาศ
ดอนเมือง ตั้งแต่ปี พ.ศ. 2494 ถึง พ.ศ. 2530 หลังจากนั้นทำการวิเคราะห์หาค่าการตอบสนองของโครงสร้าง
ต่อแรงลม โดยใช้วิธีที่เสนอโดย Solaris และ คณะกรรมการทางด้านลม และ พลศาสตร์ของ ASCE ตัวแปร
ที่พิจารณาได้แก่ ความสูงของโครงสร้าง สัดส่วน (ความสูงต่อความลึก) และค่าความถี่ธรรมชาติของโครงสร้าง
ตลอดจนลักษณะของสภาพภูมิประเทศที่โครงสร้างนั้นตั้งอยู่ ตัวแปรเหล่านี้ได้เลือกให้ครอบคลุมอยู่ในช่วงที่พบมาก
ในทางปฏิบัติ

จากผลการวิเคราะห์พบว่า เมื่อระดับความสูงเพิ่มขึ้นค่าหน่วยแรงลมเฉลี่ยจะเพิ่มขึ้นแต่ค่าตัวประกอบ
การตอบสนองการกรรโชกของลมจะลดลง และ ค่าหน่วยแรงลมสถิตเทียบเท่าจะมีค่าเพิ่มขึ้น การลดค่าอัตราส่วน
ความกว้างของด้านปะทะลมต่อความสูงของโครงสร้างจาก 1:3 เป็น 1:7 จะให้ค่าตัวประกอบการตอบสนอง
การกรรโชกของลมเพิ่มขึ้นประมาณ 5 เปอร์เซ็นต์ การเพิ่มค่าอัตราส่วนความกว้างของด้านปะทะลม
ต่อระยะในแนวทิศทางลม จะทำให้ค่าตัวประกอบการตอบสนองการกรรโชกของลมเพิ่มขึ้นน้อยมาก
(น้อยกว่า 2 เปอร์เซ็นต์) สำหรับโครงสร้างที่มีความสูง และ สัดส่วนเท่ากัน โครงสร้างที่ค่อนข้าง
อ่อน จะให้ค่าตัวประกอบการตอบสนองการกรรโชกของลมมากกว่าโครงสร้างที่แข็งแรง ค่าแตกต่างกัน
อยู่ในราว 5 เปอร์เซ็นต์ สำหรับช่วงสถิติพิจารณา

เมื่อเปรียบเทียบผลที่ได้จากการศึกษาในครั้งนี้กับข้อบัญญัติกรุงเทพมหานคร ปีพ.ศ. 2522
ในส่วนที่ว่าด้วยหน่วยแรงลมออกแบบ พบว่า เมื่อโครงสร้างมีความสูงมากกว่าประมาณ 100 เมตร
หน่วยแรงลมสถิตเทียบเท่าที่ได้จะมีค่าสูงกว่าค่าขั้นต่ำที่กำหนดไว้ เช่น ในโครงสร้างที่สูง 200 เมตร
ค่าหน่วยแรงลมสถิตเทียบเท่าที่ระดับความสูงของโครงสร้าง จะให้ค่าที่มากกว่าที่กำหนดไว้ในข้อกำหนด
ประมาณ 25 เปอร์เซ็นต์

ภาควิชา วิศวกรรมโยธา
สาขาวิชา วิศวกรรมโยธา
ปีการศึกษา 2532

ลายมือชื่อนิสิต อุทัย ฤกษ์ศิริรัตน์

ลายมือชื่ออาจารย์ที่ปรึกษา เริงเดชา รัชตโพธิ์

ลายมือชื่ออาจารย์ที่ปรึกษาช่วย ปณิชน



UTHI LERKSIRIRAT : EQUIVALENT STATIC WIND LOAD FOR DESIGN OF HIGH RISE BUILDINGS IN BANGKOK. THESIS ADVISOR : ASSIST. PROF. ROENGDEJA RAJATABHOTHI, Ph.D. THESIS CO-ADVISOR : PROF. PANITAN LAKKUNAPRASIT, Ph.D. 144 pp. ISBN 974-577-069-8

At present, the design and construction of tall buildings are common in Bangkok and there is a trend towards taller and taller buildings. The Bangkok Metropolitan By - Law of 1979 has been in force for more than 10 years and the minimum values of wind pressure specified in it may be too low for application in very tall buildings, since the basis for arriving at the code values is limited to a height of approximately 100 meters. In this study an existing method of random vibration analysis of structures was employed to find the response of rectangular tall buildings under wind load. The equivalent static wind load was then obtained for use in the design of buildings.

Based on the maximum annual wind velocity data at Don Muang meteorological station from 1951 - 1987, an extreme value theory was employed to get the probable extreme wind velocities in 50 and 100 year return periods. Analyses of structures against wind load were performed by using the method presented by Solari and the ASCE Committee on Wind Load and Dynamic Effects. The variables considered are the height, the width to height ratio, the aspect ratio and the natural frequencies of the structure, as well as the roughness of the terrain where structure is located. These variables were chosen to cover the range possibly found in practice.

From the analyses, it is found that the mean wind pressure increases with increase in height whereas the gust response factor decreases, with the net result of increase in static wind pressure. Decreasing the width to height ratio from 1:3 to 1:7 results in an increase of the gust response factor of about 5 percent. Increasing the width to depth ratio results in insignificant increase of the gust response factor (less than 2 percent). For structures of the same height and proportion, the gust response factor for flexible structures is greater than that for stiffer structures, the difference being about 5 percent for the range of stiffness considered.

The comparison between the results from this study and the wind pressure stipulated in the Bangkok Metropolitan By - Law shows that, when the height of the structure exceeds 100 meters, the equivalent static wind pressure found in this study is greater than the minimum value specified in the Bangkok Metropolitan By - Law. For example, for a structure of 200 meters in height, the equivalent static wind pressure at its top is about 25 percent more than the minimum value stipulated in the Bangkok Metropolitan By - Law.

ภาควิชา วิศวกรรมโยธา
สาขาวิชา วิศวกรรมโยธา
ปีการศึกษา 2532

ลายมือชื่อนิสิต *อุทัย ลักษณ์ศิริรัตน์*

ลายมือชื่ออาจารย์ที่ปรึกษา *รองศาสตราจารย์ รุ่งเดจา ราชตบถอติ*

ลายมือชื่ออาจารย์ที่ปรึกษาพร้อม *ศาสตราจารย์ พันิตาน ลักขุนประสิทธิ์*



กิตติกรรมประกาศ

ผู้เขียนขอกราบขอบพระคุณ ผู้ช่วยศาสตราจารย์ ดร. เรืองเดช รัชตโพธิ์ อาจารย์ที่ปรึกษาวิทยานิพนธ์ ศาสตราจารย์ ดร. บดินทร์ ลักขณะประสิทธิ์ อาจารย์ที่ปรึกษาวิทยานิพนธ์ร่วม ที่ได้กรุณาให้ความรู้ คำปรึกษา และ คำแนะนำต่างๆ ซึ่งเป็นประโยชน์อย่างมากต่อการทำวิทยานิพนธ์ครั้งนี้ให้สำเร็จได้ด้วยดี และ ขอกราบขอบพระคุณ ศาสตราจารย์ ดร. เอกสิทธิ์ ลิ้มสุวรรณ ประธานคณะกรรมการสอบวิทยานิพนธ์ และ ศาสตราจารย์ ดร. ทักษิณ เทพชาติวีกรรมกรฯ ที่ได้กรุณาตรวจสอบ และ แก้ไขวิทยานิพนธ์ฉบับนี้ และ ขอขอบพระคุณเจ้าหน้าที่ของกรมอุตุนิยมวิทยาทุกท่าน ที่ได้กรุณาให้ข้อมูลอันเป็นประโยชน์อย่างมากต่อการทำวิทยานิพนธ์ฉบับนี้

ท้ายสุดนี้ ขอกราบขอบพระคุณต่อ บิดา มารดา และ ญาติผู้ใหญ่ทุกท่าน และ ขอขอบพระคุณต่อ พี่ น้อง และ เพื่อนๆ ทุกคน ที่ได้ให้ความช่วยเหลือ และ คอยให้กำลังใจแก่ผู้เขียนเป็นอย่างมาก จนทำให้วิทยานิพนธ์ฉบับนี้สำเร็จลุล่วงไปด้วยดี



สารบัญ

	หน้า
บทคัดย่อภาษาไทย	ง
บทคัดย่อภาษาอังกฤษ	จ
กิตติกรรมประกาศ	ฉ
สารบัญ	ช
สารบัญตาราง	ฅ
สารบัญรูป	ท
สัญลักษณ์	ด
บทที่ 1 บทนำ	1
1.1 ความนำ	1
1.2 วัตถุประสงค์	3
1.3 ขอบข่ายงานวิจัย	3
1.4 งานวิจัยที่ผ่านมา	4
บทที่ 2 ทฤษฎีที่ใช้ในการวิเคราะห์	9
2.1 อากาศพลศาสตร์	9
2.2 กฎของอริทิม	10
2.3 สมการเบอนูลี	11
2.4 พลศาสตร์ของโครงสร้าง	11
2.5 ทฤษฎีค่าปลายสุด	15
2.6 วิธีของเครเมอร์	17
บทที่ 3 การวิเคราะห์เพื่อหาค่าการตอบสนองของโครงสร้างเมื่อรับแรงลม	22
3.1 สมมติฐาน	22
3.2 การวิเคราะห์	23
3.3 การหาค่าความเร็วลมออกแบบจากข้อมูล	35

	หน้า
บทที่ 4 ผลการวิเคราะห์ และ การเปรียบเทียบ	39
4.1 ลักษณะของข้อมูล	39
4.2 สมมติฐาน	39
4.3 ค่าความเร็วลมออกแบบ	40
4.4 หน่วยแรงลมสถิตสำหรับอาคารเตี้ย	41
4.5 ผลการวิเคราะห์การตอบสนองของโครงสร้าง	41
4.6 ตัวอย่างการประยุกต์	45
บทที่ 5 สรุปผลการวิจัย และ ข้อเสนอแนะ	113
เอกสารอ้างอิง	115
ภาคผนวก	119
ภาคผนวก ก.	120
ประวัติผู้ศึกษา	124



สารบัญตาราง

	หน้า
ตารางที่ (1-1) ค่าหน่วยแรงลมที่ใช้ในการออกแบบโครงสร้างตามข้อบัญญัติ กรุงเทพมหานครปี พ.ศ. 2522	7
ตารางที่ (2-1) ค่า z_0 , p และ β	20
ตารางที่ (2-2) ลักษณะของสภาพภูมิประเทศแบบต่างๆ	20
ตารางที่ (4-1) ค่าความเร็วลมสูงสุด (เนื้อต) ในแต่ละปีของสถานีตรวจอากาศ ดอนเมือง	46
ตารางที่ (4-2) ค่าคาดหวังของความเร็วลม	47
ตารางที่ (4-3) ความเร็วลมออกแบบ (เมตรต่อวินาที) สำหรับคาบการกลับ 50 ปี	48
ตารางที่ (4-4) เปรียบเทียบค่าหน่วยแรงลมสถิตของข้อกำหนดของแต่ละประเทศ สำหรับโครงสร้างสูง 60 เมตร ในสภาพภูมิประเทศแบบที่ 4	49
ตารางที่ (4-5) ค่าตัวประกอบการตอบสนองการกระชากของลมของโครงสร้างสำหรับ คาบการกลับ 50 ปี	50
ตารางที่ (4-6) ค่าตัวประกอบการตอบสนองการกระชากของลมของโครงสร้างสำหรับ คาบการกลับ 100 ปี	51
ตารางที่ (4-7) หน่วยแรงลมสถิตเทียบเท่า (กก./ตร.ม.) สำหรับสภาพภูมิประเทศ แบบที่ 4 $b:H = 1:3$ คาบการกลับ 50 ปี	52
ตารางที่ (4-8) หน่วยแรงลมสถิตเทียบเท่า (กก./ตร.ม.) สำหรับสภาพภูมิประเทศ แบบที่ 4 $b:H = 1:5$ คาบการกลับ 50 ปี	53
ตารางที่ (4-9) หน่วยแรงลมสถิตเทียบเท่า (กก./ตร.ม.) สำหรับสภาพภูมิประเทศ แบบที่ 4 $b:H = 1:7$ คาบการกลับ 50 ปี	54
ตารางที่ (4-10) หน่วยแรงลมสถิตเทียบเท่า (กก./ตร.ม.) สำหรับสภาพภูมิประเทศ แบบที่ 5 $b:H = 1:3$ คาบการกลับ 50 ปี	55

ตารางที่ (4-11) หน่วยแรงลมสถิตเทียบเท่า (กก./ตร.ม.) สำหรับสภาพภูมิประเทศ แบบที่ 5 $b:H = 1:5$ คาบการกลับ 50 ปี	56
ตารางที่ (4-12) หน่วยแรงลมสถิตเทียบเท่า (กก./ตร.ม.) สำหรับสภาพภูมิประเทศ แบบที่ 5 $b:H = 1:7$ คาบการกลับ 50 ปี	57
ตารางที่ (4-13) หน่วยแรงลมสถิตเทียบเท่า (กก./ตร.ม.) สำหรับสภาพภูมิประเทศ แบบที่ 4 $b:H = 1:3$ คาบการกลับ 100 ปี	58
ตารางที่ (4-14) หน่วยแรงลมสถิตเทียบเท่า (กก./ตร.ม.) สำหรับสภาพภูมิประเทศ แบบที่ 4 $b:H = 1:5$ คาบการกลับ 100 ปี	59
ตารางที่ (4-15) หน่วยแรงลมสถิตเทียบเท่า (กก./ตร.ม.) สำหรับสภาพภูมิประเทศ แบบที่ 4 $b:H = 1:7$ คาบการกลับ 100 ปี	60
ตารางที่ (4-16) หน่วยแรงลมสถิตเทียบเท่า (กก./ตร.ม.) สำหรับสภาพภูมิประเทศ แบบที่ 5 $b:H = 1:3$ คาบการกลับ 100 ปี	61
ตารางที่ (4-17) หน่วยแรงลมสถิตเทียบเท่า (กก./ตร.ม.) สำหรับสภาพภูมิประเทศ แบบที่ 5 $b:H = 1:5$ คาบการกลับ 100 ปี	62
ตารางที่ (4-18) หน่วยแรงลมสถิตเทียบเท่า (กก./ตร.ม.) สำหรับสภาพภูมิประเทศ แบบที่ 5 $b:H = 1:7$ คาบการกลับ 100 ปี	63
ตารางที่ (4-19) เปรียบเทียบค่าความเร็วลมเฉลี่ย และ หน่วยแรงลมเฉลี่ยที่ระดับ ความสูงของโครงสร้าง	64
ตารางที่ (4-20) เปรียบเทียบลักษณะภูมิประเทศของข้อกำหนดของแต่ละประเทศ	65
ตารางที่ (4-21) หน่วยแรงลมสถิตเทียบเท่า (กก./ตร.ม.) โดยข้อกำหนดของ ประเทศอังกฤษ	66
ตารางที่ (4-22) หน่วยแรงลมสถิตเทียบเท่า (กก./ตร.ม.) โดยข้อกำหนดของ ประเทศแคนาดาสำหรับสภาพภูมิประเทศแบบ B คาบการกลับ 30 ปี $b:H = 1:3$	67

ตารางที่ (4-23) หน่วยแรงลมสถิตเทียบเท่า (กก./ตร.ม.) โดยข้อกำหนดของ ประเทศแคนาดาสำหรับสภาพภูมิประเทศแบบ B คาบการกลับ 30 ปี $b:H = 1:5$	68
ตารางที่ (4-24) หน่วยแรงลมสถิตเทียบเท่า (กก./ตร.ม.) โดยข้อกำหนดของ ประเทศแคนาดาสำหรับสภาพภูมิประเทศแบบ B คาบการกลับ 30 ปี $b:H = 1:7$	69
ตารางที่ (4-25) หน่วยแรงลมสถิตเทียบเท่า (กก./ตร.ม.) โดยข้อกำหนดของ ประเทศแคนาดาสำหรับสภาพภูมิประเทศแบบ C คาบการกลับ 30 ปี $b:H = 1:3$	70
ตารางที่ (4-26) หน่วยแรงลมสถิตเทียบเท่า (กก./ตร.ม.) โดยข้อกำหนดของ ประเทศแคนาดาสำหรับสภาพภูมิประเทศแบบ C คาบการกลับ 30 ปี $b:H = 1:5$	71
ตารางที่ (4-27) หน่วยแรงลมสถิตเทียบเท่า (กก./ตร.ม.) โดยข้อกำหนดของ ประเทศแคนาดาสำหรับสภาพภูมิประเทศแบบ C คาบการกลับ 30 ปี $b:H = 1:7$	72
ตารางที่ (4-28) หน่วยแรงลมสถิตเทียบเท่า (กก./ตร.ม.) โดยข้อกำหนดของ ANSI สำหรับสภาพภูมิประเทศแบบ B คาบการกลับ 50 ปี $b:H = 1:3$	73
ตารางที่ (4-29) หน่วยแรงลมสถิตเทียบเท่า (กก./ตร.ม.) โดยข้อกำหนดของ ANSI สำหรับสภาพภูมิประเทศแบบ B คาบการกลับ 50 ปี $b:H = 1:5$	74
ตารางที่ (4-30) หน่วยแรงลมสถิตเทียบเท่า (กก./ตร.ม.) โดยข้อกำหนดของ ANSI สำหรับสภาพภูมิประเทศแบบ B คาบการกลับ 50 ปี $b:H = 1:7$	75

ตารางที่ (4-31) หน่วยแรงลมสถิตเทียบเท่า (กก./ตร.ม.) โดยข้อกำหนดของ ANSI สำหรับสภาพภูมิประเทศแบบ A คาบการกลับ 50 ปี b:H = 1:3	76
ตารางที่ (4-32) หน่วยแรงลมสถิตเทียบเท่า (กก./ตร.ม.) โดยข้อกำหนดของ ANSI สำหรับสภาพภูมิประเทศแบบ A คาบการกลับ 50 ปี b:H = 1:5	77
ตารางที่ (4-33) หน่วยแรงลมสถิตเทียบเท่า (กก./ตร.ม.) โดยข้อกำหนดของ ANSI สำหรับสภาพภูมิประเทศแบบ A คาบการกลับ 50 ปี b:H = 1:7	78
ตารางที่ (4-34) เปรียบเทียบหน่วยแรงลมสถิตเทียบเท่าในสภาพภูมิประเทศ แบบที่ 4 b:H = 1:3	79
ตารางที่ (4-35) เปรียบเทียบหน่วยแรงลมสถิตเทียบเท่าในสภาพภูมิประเทศ แบบที่ 4 b:H = 1:5	80
ตารางที่ (4-36) เปรียบเทียบหน่วยแรงลมสถิตเทียบเท่าในสภาพภูมิประเทศ แบบที่ 4 b:H = 1:7	81
ตารางที่ (4-37) เปรียบเทียบหน่วยแรงลมสถิตเทียบเท่าในสภาพภูมิประเทศ แบบที่ 5 b:H = 1:3	82
ตารางที่ (4-38) เปรียบเทียบหน่วยแรงลมสถิตเทียบเท่าในสภาพภูมิประเทศ แบบที่ 5 b:H = 1:5	83
ตารางที่ (4-39) เปรียบเทียบหน่วยแรงลมสถิตเทียบเท่าในสภาพภูมิประเทศ แบบที่ 5 b:H = 1:7	84
ตารางที่ (4-40) ความสัมพันธ์ระหว่างค่าตัวประกอบการตอบสนองการกรรโชก และ ความสูงของโครงสร้าง ในสภาพภูมิประเทศแบบที่ 4	85
ตารางที่ (4-41) ความสัมพันธ์ระหว่างค่าตัวประกอบการตอบสนองการกรรโชก และ ความสูงของโครงสร้าง ในสภาพภูมิประเทศแบบที่ 5	85

ตารางที่ (ก-1) เปรียบเทียบค่าหน่วยแรงลสมสถิตเทียบเท่าที่ใช้ในการออกแบบ	
อาคาร	121



สารบัญรูป

	หน้า
รูปที่ (1-1) โครงสร้างเปรียบเทียบ	8
รูปที่ (2-1) แบบจำลองคณิตศาสตร์อย่างง่ายในการวิเคราะห์โครงสร้างทาง พลศาสตร์	21
รูปที่ (3-1) โครงสร้างที่ใช้ในการวิเคราะห์	37
รูปที่ (3-2) ค่า $H^2(f)$	38
รูปที่ (3-3) ค่าอินทิกรัลในสมการที่ (3-26)	38
รูปที่ (4-1) การกระจายของข้อมูลความเร็วลมสูงสุดในแต่ละปีของสถานีตรวจ อากาศดอนเมือง	86
รูปที่ (4-2) ค่าอัตราส่วนของความเร็วลมเฉลี่ยในช่วงเวลาใดๆ ต่อความเร็วลม เฉลี่ยในช่วงเวลา 1 ชั่วโมง	86
รูปที่ (4-3) หน่วยแรงลมสถิตเทียบเท่า (กก./ตร.ม.) สำหรับสภาพภูมิประเทศ แบบที่ 4 $b:H = 1:3$ คาบการกลับ 50 ปี	87
รูปที่ (4-4) หน่วยแรงลมสถิตเทียบเท่า (กก./ตร.ม.) สำหรับสภาพภูมิประเทศ แบบที่ 4 $b:H = 1:5$ คาบการกลับ 50 ปี	88
รูปที่ (4-5) หน่วยแรงลมสถิตเทียบเท่า (กก./ตร.ม.) สำหรับสภาพภูมิประเทศ แบบที่ 4 $b:H = 1:7$ คาบการกลับ 50 ปี	89
รูปที่ (4-6) หน่วยแรงลมสถิตเทียบเท่า (กก./ตร.ม.) สำหรับสภาพภูมิประเทศ แบบที่ 5 $b:H = 1:3$ คาบการกลับ 50 ปี	90
รูปที่ (4-7) หน่วยแรงลมสถิตเทียบเท่า (กก./ตร.ม.) สำหรับสภาพภูมิประเทศ แบบที่ 5 $b:H = 1:5$ คาบการกลับ 50 ปี	91
รูปที่ (4-8) หน่วยแรงลมสถิตเทียบเท่า (กก./ตร.ม.) สำหรับสภาพภูมิประเทศ แบบที่ 5 $b:H = 1:7$ คาบการกลับ 50 ปี	92

รูปที่ (4-9)	หน่วยแรงลมสถิตเทียบเท่า (กก./ตร.ม.) สำหรับสภาพภูมิประเทศ แบบที่ 4 $b:H = 1:3$ คาบการกลับ 100 ปี	93
รูปที่ (4-10)	หน่วยแรงลมสถิตเทียบเท่า (กก./ตร.ม.) สำหรับสภาพภูมิประเทศ แบบที่ 4 $b:H = 1:5$ คาบการกลับ 100 ปี	94
รูปที่ (4-11)	หน่วยแรงลมสถิตเทียบเท่า (กก./ตร.ม.) สำหรับสภาพภูมิประเทศ แบบที่ 4 $b:H = 1:7$ คาบการกลับ 100 ปี	95
รูปที่ (4-12)	หน่วยแรงลมสถิตเทียบเท่า (กก./ตร.ม.) สำหรับสภาพภูมิประเทศ แบบที่ 5 $b:H = 1:3$ คาบการกลับ 100 ปี	96
รูปที่ (4-13)	หน่วยแรงลมสถิตเทียบเท่า (กก./ตร.ม.) สำหรับสภาพภูมิประเทศ แบบที่ 5 $b:H = 1:5$ คาบการกลับ 100 ปี	97
รูปที่ (4-14)	หน่วยแรงลมสถิตเทียบเท่า (กก./ตร.ม.) สำหรับสภาพภูมิประเทศ แบบที่ 5 $b:H = 1:7$ คาบการกลับ 100 ปี	98
รูปที่ (4-15)	หน่วยแรงลมสถิตเทียบเท่า (กก./ตร.ม.) โดยข้อกำหนดของ ประเทศอังกฤษ	99
รูปที่ (4-16)	หน่วยแรงลมสถิตเทียบเท่า (กก./ตร.ม.) โดยข้อกำหนดของ ประเทศแคนาดาสำหรับสภาพภูมิประเทศแบบ B คาบการกลับ 30 ปี $b:H = 1:3$	100
รูปที่ (4-17)	หน่วยแรงลมสถิตเทียบเท่า (กก./ตร.ม.) โดยข้อกำหนดของ ประเทศแคนาดาสำหรับสภาพภูมิประเทศแบบ B คาบการกลับ 30 ปี $b:H = 1:5$	101
รูปที่ (4-18)	หน่วยแรงลมสถิตเทียบเท่า (กก./ตร.ม.) โดยข้อกำหนดของ ประเทศแคนาดาสำหรับสภาพภูมิประเทศแบบ B คาบการกลับ 30 ปี $b:H = 1:7$	102
รูปที่ (4-19)	หน่วยแรงลมสถิตเทียบเท่า (กก./ตร.ม.) โดยข้อกำหนดของ ประเทศแคนาดาสำหรับสภาพภูมิประเทศแบบ C คาบการกลับ 30 ปี $b:H = 1:3$	103

รูปที่ (4-20)	หน่วยแรงลมสถิตเทียบเท่า (กก./ตร.ม.) โดยข้อกำหนดของ ประเทศแคนาดาสำหรับสภาพภูมิประเทศแบบ C คาบการกลับ 30 ปี $b:H = 1:5$	104
รูปที่ (4-21)	หน่วยแรงลมสถิตเทียบเท่า (กก./ตร.ม.) โดยข้อกำหนดของ ประเทศแคนาดาสำหรับสภาพภูมิประเทศแบบ C คาบการกลับ 30 ปี $b:H = 1:7$	105
รูปที่ (4-22)	หน่วยแรงลมสถิตเทียบเท่า (กก./ตร.ม.) โดยข้อกำหนดของ ANSI สำหรับสภาพภูมิประเทศแบบ B คาบการกลับ 50 ปี $b:H = 1:3$	106
รูปที่ (4-23)	หน่วยแรงลมสถิตเทียบเท่า (กก./ตร.ม.) โดยข้อกำหนดของ ANSI สำหรับสภาพภูมิประเทศแบบ B คาบการกลับ 50 ปี $b:H = 1:5$	107
รูปที่ (4-24)	หน่วยแรงลมสถิตเทียบเท่า (กก./ตร.ม.) โดยข้อกำหนดของ ANSI สำหรับสภาพภูมิประเทศแบบ B คาบการกลับ 50 ปี $b:H = 1:7$	108
รูปที่ (4-25)	หน่วยแรงลมสถิตเทียบเท่า (กก./ตร.ม.) โดยข้อกำหนดของ ANSI สำหรับสภาพภูมิประเทศแบบ A คาบการกลับ 50 ปี $b:H = 1:3$	109
รูปที่ (4-26)	หน่วยแรงลมสถิตเทียบเท่า (กก./ตร.ม.) โดยข้อกำหนดของ ANSI สำหรับสภาพภูมิประเทศแบบ A คาบการกลับ 50 ปี $b:H = 1:5$	110
รูปที่ (4-27)	หน่วยแรงลมสถิตเทียบเท่า (กก./ตร.ม.) โดยข้อกำหนดของ ANSI สำหรับสภาพภูมิประเทศแบบ A คาบการกลับ 50 ปี $b:H = 1:7$	111
รูปที่ (4-28)	ความสัมพันธ์ระหว่างค่าตัวประกอบการตอบสนองการกรรไกร และ ความสูงของโครงสร้าง ในสภาพภูมิประเทศแบบที่ 4 และ 5	112

สัญลักษณ์

b = ระยะราบในทางตั้งฉากกับทิศทางลมของโครงสร้าง

d = ระยะราบในทางขนานกับทิศทางลมของโครงสร้าง

f = ความถี่

\bar{f} = fH/u_*

f_0 = ความถี่ธรรมชาติของโครงสร้าง

$f_x(x)$ = ฟังก์ชันความหนาแน่นของ X

g = ตัวประกอบสูงสุด

m = มวล

n = จำนวนตัวอย่าง

p = ค่าในตารางที่ (2-1)

\bar{p}_u, \bar{p}_1 = แรงดันลมเฉลี่ยที่กระทำต่อด้านปะทะลม และ ด้านหลบลม

$q_* = \frac{1}{2}\rho u_*^2$

t = เวลาใดๆ

\bar{u}, \bar{p} = ความเร็ว และ ความดันลมเฉลี่ย

u', p' = ความเร็ว และ ความดันลมในส่วนที่เบี่ยงเบนไปจากค่าเฉลี่ย

u_* = ความเร็วลมของการเจือปน

$u(z)$ = ความเร็วลมที่ความสูง z

\ddot{y}, \dot{y}, y = ความเร่ง ความเร็ว และ การเคลื่อนที่ของมวล

$y_{max}, \bar{y}, y'_{max}$ = ค่ามากที่สุด ค่าเฉลี่ย และ ส่วนที่เบี่ยงเบนไปจากค่าเฉลี่ยมากที่สุดของการเคลื่อนที่ตอบสนอง

z = ความสูง

z_0 = ระยะสิ่งกีดขวาง

A_1, A_2 = พื้นที่รับแรงลม

A_w, A_1 = พื้นที่ด้านปะทะลม และ ด้านหลบลม

B, R = ค่าพื้นที่ในสมการที่ (3-36) และ (3-37)

C_w, C_1 = สัมประสิทธิ์ของแรงดันลมในด้านปะทะลม และ ด้านหลบลม

$$C_d = C_w + C_1$$

$$D = 2 \ln(H/z_o) - 1$$

$F(t)$ = แรงกระทำ

F_o = ขนาดของคลื่นฮาร์โมนิก

$F_x(x)$ = ฟังก์ชันการกระจายของ X

G = ตัวประกอบการตอบสนองการกรรโชกของโครงสร้าง

H = ความสูงของโครงสร้าง

$H(f)$ = ส่วนขยายทางกลศาสตร์ของระบบ

I = ตัวประกอบเนื่องจากความสำคัญของโครงสร้าง

$J(x_1, x_2, z_1, z_2, f)$ = ค่าในสมการที่ (3-29)

K = สติเฟเนสของโครงสร้าง

$K(z)$ = ค่าปรับแก้ความเร็วลมเนื่องจากการเปลี่ยนแปลงภูมิประเทศ หรือ ความสูง

L_n = ฟังก์ชันในสมการที่ (2-28)

M = มวลวางนัยทั่วไป

$N(f)$ = สหสัมพันธ์ของความเร็วลมระหว่างด้านปะทะลม และ ด้านหลบลม

\bar{P} = หน่วยแรงลมเฉลี่ย

$P(z)$ = หน่วยแรงลมสถิตเทียบเท่าที่ความสูง z

$P(x_1, x_2, \dots, x_n)$ = ความน่าจะเป็นในการเกิดค่า x_1, x_2, \dots, x_n

Q = แรงกระทำวางนัยทั่วไป

R_p = คาบการกลับ

$R(x_1, x_2, z_1, z_2, f)$ = สหสัมพันธ์ของความเร็วลมระหว่างจุด (x_1, z_1) และ (x_2, z_2)

$S_f(f)$ = สเปกตรัมความหนาแน่นของแรง

$S_p(M_1, M_2, f)$ = สเปกตรัมความหนาแน่นของหน่วยแรงลมที่กระทำที่จุดศูนย์กลาง
มวล M_1 และ M_2

$S_u(f)$ = สเปกตรัมความหนาแน่นของความเร็วลมในแนวทิศทางลม

$S_v(f)$ = สเปกตรัมความหนาแน่นของการเคลื่อนที่

S_{ww}, S_{w_1}, S_{11} = ค่าในสมการที่ (3-14)

T = ช่วงเวลาที่ใช้ในการเฉลี่ยความเร็วลม

$X^2(f), \alpha^2(f)$ = ค่าในสมการที่ (3-27) และ (3-28)

$X_i(t)$ = ตัวแปรสุ่มตัวที่ i

Y_n, Y_1 = ค่ามากที่สุด และ ค่าน้อยที่สุดของตัวแปรสุ่ม

$\phi(x)$ = ฟังก์ชันการกระจายแบบปกติ

$1/\alpha_n, u_n$ = การกระจาย และ ฐานนิยมของตัวแปรสุ่ม

ρ = มวลของอากาศ

Δ = ระยะที่สั้นที่สุดระหว่าง b, d และ H

σ_u = ส่วนเบี่ยงเบนมาตรฐานของความเร็วลม

β = ค่าในตารางที่ (2-1)

ν = ความถี่ตอบสนอง

ξ = อัตราส่วนการหน่วง

ϕ = มุมวิถีภาค

$\mu(z)$ = รูปร่างการเคลื่อนที่