การวิเคราะห์สถิตศาสตร์ของสายยึดโยงใต้ทะเลลึกโดยใช้ แบบจำลองอีลาสติกร็อด

พลวัฒน์ แย้มจินดา^{1*} และ สมชาย ชูชีพสกุล² มหาวิทยาลัยเทคโนโลยีพระจอมเกล้าธนบุรี บางมด ทุ่งครุ กรุงเทพฯ 10140

บทคัดย่อ

บทความนี้นำเสนอวิธีการวิเคราะห์ทางสถิตศาสตร์ของสายยึดโยงใต้ทะเลลึก โดยใช้แบบจำลอง 3 มิติของ อีลาสติกร็อด ซึ่งใช้เวกเตอร์บอกตำแหน่งในการกำหนดตำแหน่งสมดุลของสายยึดโยง สมการอนุพันธ์ครอบคลุมปัญหาได้ จากความสัมพันธ์ระหว่างแรงลัพธ์ โมเมนต์ลัพธ์ และความเครียดในแนวสัมผัสภายใต้เงื่อนไขไม่ยึดตัวในแนวแกน ทั้งนี้ ใช้ระเบียบวิธีกาเลอร์คินไฟไนต์เอลิเมนต์ร่วมกับระเบียบวิธีการทำซ้ำของนิวตัน-ราฟสันในการหาคำตอบเชิงตัวเลขของ ปัญหาสมดุลสถิตแบบไม่เชิงเส้น และพิจารณาแรงเนื่องจากความเร็วของกระแสน้ำ แรงดันน้ำภายนอก แรงลอยตัว และ น้ำหนักตัวเอง ซึ่งมีผลต่อสภาวะสมดุล เป็นกรณีศึกษาสำหรับงานวิจัยนี้ ผลการวิเคราะห์ที่ได้จากกระบวนการหาคำตอบ เชิงตัวเลข เมื่อนำไปเปรียบเทียบกับงานวิจัยในอดีตพบว่ามีความสอดคล้องกันเป็นอย่างดี

คำสำคัญ : การไม่ยืดตัวในแนวแกน / วิธีไฟไนต์เอลิเมนต์ / สายยึดโยงใต้ทะเล / อีลาสติกร็อด

^{*} Corresponding author. E-mail : polvath@hotmail.com

¹ นักศึกษาปริญญาโท สาขาเทคโนโลยีวิศวกรรมโยธา

² ศาสตราจารย์ สาขาวิศวกรรมโยธา

Static Analysis of Deep Water Mooring Lines using Elastic Rod Model

Polvath Yaemchinda^{1*}, Somchai Chucheepsakul²

King Mongkut's University of Technology Thonburi, Bangmod, Thungkru, Bangkok 10140, Thailand

Abstract

This paper describes the static analysis of deep water mooring lines by a three-dimensional elastic rod model, which involves a position vector used to locate the equilibrium position of mooring lines. The governing differential equations are obtained from the resultant forces, resultant moments and the strain of the centerline in the tangential direction with inextensibility condition. The Galerkin finite element method together with the Newton-Rapson's iterative process was used to obtain numerical results of the nonlinear static problem. The applied static forces on the mooring lines such as the current velocity, hydrostatic force, buoyancy force and self-weight affecting the equilibrium configuration of mooring line are presented and discussed. The results of this study are compared with those from the previous research works and they are found to be in a very good agreement.

Keywords : Elastic Rod / Finite Element Method / Inextensibility / Mooring lines

^{*} Corresponding author. E-mail : polvath@hotmail.com

¹ M.Eng Candidate, Department of Civil Engineering Technology, Faculty of Engineering.

² Professor, Department of Civil Engineering, Faculty of Engineering.

วิเคราะท์ปัญหาของเคเบิลที่มีการหย่อนตัวมาก ภิเศก [13] ได้ทำการศึกษาทางสถิตศาสตร์ของการยืดตัวในแนวแกน ที่มีผลต่อสภาวะสมดุลของเคเบิลในทะเล ในระบบพิกัด ฉากโดยทำการเปลี่ยนแปลงโมดูลัสความยืดหยุ่น และ ชัยนันทน์ [14] ได้ทำการศึกษาทางสถิตศาสตร์ของเคเบิล ในทะเลที่ยืดตัวได้ด้วยพิกัดทรงกระบอก เป็นต้น

งานวิจัยเหล่านี้มีวัตถุประสงค์คล้ายคลึงกันคือหาความ ยาว แรงดึงและการวางตัวของเคเบิลซึ่งแต่ละวิธีก็มีข้อดี ข้อเสียแตกต่างๆ กัน ดังนั้นจึงจำเป็นที่จะต้องหาวิธีที่ เหมาะสมที่สุดเพื่อลดปัญหาและขั้นตอนการคำนวณที่ยุ่ง ยากซับซ้อน ซึ่งงานวิจัยนี้จะทำการศึกษาทางสถิตศาสตร์ โดยใช้แบบจำลองอีลาสติกร็อดซึ่งแบบจำลองนี้ถูกนำเสนอ โดย Garrett [3, 8] ซึ่งได้ทำการศึกษาทางพลศาสตร์ของ เคเบิลและท่อลำเลียงใต้ทะเลควบคู่กับแท่นลอยการผลิต และไม่คำนึงถึงผลการยึดตัวในแนวแกน ต่อมา Kim [7] และคณะได้ทำการศึกษาทางพลศาสตร์ของเคเบิลและท่อ ลำเลียงใต้ทะเลควบคู่กับแท่นลอยการผลิตเช่นเดียวกับ Garrett [8] โดยเปลี่ยนวัสดุของเคเบิลเบ็นโพลีเอสเตอร์ (polyester) และคำนึงถึงผลการยึดตัวในแนวแกน

แบบจำลองโครงสร้างเคเบิลใต้ทะเลนี้อยู่ในระบบพิกัด คาร์ทีเซียนโดยใช้เวกเตอร์บอกตำแหน่งกำหนดตำแหน่ง สมดุลของเคเบิล สมการคลอบคลุมของปัญหาเป็นสมการ แบบไม่เชิงเส้นในระบบแกนรวมใหญ่ สมการไฟไนเอลิเมนต์ ถูกสร้างขึ้นโดยวิธีถ่วงน้ำหนักเศษตกค้างโดยวิธีของ กาเลอร์คินร่วมกับระเบียบวิธีเชิงตัวเลข โดยวิธีของนิวตัน-ราฟสันหลังจากนั้นนำสมการที่ได้มาประดิษฐ์โปรแกรม คำสั่งคอมพิวเตอร์โดยใช้ MATLAB ในการคำนวณหา คำตอบของปัญหาต่างๆ แล้วตรวจสอบความถูกต้องกับงาน วิจัยอื่นๆ ที่ได้ทำไว้แล้วในอดีตและทำการวิจัยกรณีศึกษา ต่างๆ อาทิเช่น ความเร็วของกระแสน้ำเมื่อเปลี่ยนแปลง ตำแหน่งของเคเบิล การหาค่าแรงดึงวิกฤตและความยาว วิกฤตของเคเบิลเมื่อน้ำหนักประสิทธิผลของเคเบิลเป็น ศูนย์หรือเคเบิลอยู่ในสภาวะแรงลอยตัวสะเทิน (neutrally buoyant cable) เป็นต้น

1. บทนำ

ในปัจจุบันอุตสาหกรรมนอกฝั่งได้ขยายออกไปไกลถึง ระดับน้ำลึกเพื่อค้นหาน้ำมันและก๊าซธรรมชาติทำให้ต้อง ออกแบบโครงสร้างให้ลอยน้ำได้เช่น Semi-Submerible Spar และ FPSO เป็นต้น การควบคุมให้โครงสร้างลอย นิ่งอยู่กับที่หรือบริเวณที่มีดำเนินกิจกรรมเช่น การขุดเจาะ และการขนถ่ายน้ำมัน จำเป็นต้องใช้สายยึดโยงหรือเคเบิล เพื่อต้านการเคลื่อนที่เมื่อถูกแรงจากกระแสน้ำและแรงลม กระทำ การศึกษาปัญหาส่วนใหญ่ของเคเบิลเพื่อต้องการ หาตำแหน่งการวางตัวของเคเบิลและแรงดึงที่จุดต่างๆ ตลอดความยาวโดยเฉพาะแรงดึงที่ปลายบนและปลายล่าง

งานวิจัยที่เกี่ยวข้องกับเคเบิลใต้ทะเลใน 2 มิติ เช่น Berteaux [1] ได้ทำการศึกษาสมดุลสถิตของเคเบิลใต้ ทะเลในรูปแบบที่ไม่ซับซ้อนเช่น Catenary โดยทราบ ค่าแรงดึงที่ปลายบนและคำนวณหาความยาวของเคเบิล Henghold และคณะ [2] ได้ทำการศึกษาสภาวะสมดุล และคำนวณความถี่ธรรมชาติของเคเบิลในอากาศโดยวิธี ไฟไนต์เอลิเมนต์ Seck-Hong [4] ได้ทำการศึกษาเดเบิล ภายใต้น้ำหนักแผ่คงที่ตลอดความยาวทั้งแนวราบและแนว ดิ่ง โดยแสดงคำตอบในรูปแบบที่แน่นอน Chucheepsakul และ Huang [5] ได้ทำการศึกษาสมดุลสถิตของ เคเบิลโดยทราบค่าแรงดึงที่ปลายบนและไม่คำนึงถึงผล การยึดตัวในแนวแกนโดยใช้วิธีแปรผัน สามารถ [11] ได้ ทำการศึกษาทางสถิตศาสตร์ของเคเบิลในทะเลที่ยืดตัวได้ ในระบบพิกัดขั้วโดยวิเคราะห์ถึงผลกระทบต่อสมดุลที่เกิด จากการยึดตัวในแนวแกนและอัตราส่วนปัวซอง

ศิลปะชัย [12] ได้ทำการศึกษาการสั่นแบบอิสระใน ระนาบของเคเบิลในทะเลในระบบพิกัดฉาก โดยคำนึง ถึงผลการยึดตัวในแนวแกนและกำหนดค่าแรงดึงที่ปลาย บนโดยพิจารณาผลกระทบของค่าโมดูลัสความยืดหยุ่น เป็นต้น

งานวิจัยที่เกี่ยวข้องกับเคเบิลใต้ทะเลใน 3 มิติ เช่น Friswell [6] ได้ทำการศึกษาสมดุลสถิตศาสตร์ของเคเบิล ในทะเลโดยไม่คำนึงถึงการยืดตัวในแนวแกนและพิจารณา ผลของแรงลากเนื่องมาจากความเร็วของกระแสน้ำและ

2. แบบจำลองอีลาสติกร็อด

2.1 ระบบพิกัด

เมื่อให้เคเบิลเป็นเส้นโค้งอยู่ใน 3 มิติ (spacecurve) และให้ *F*(*s*) เป็นเวกเตอร์บอกตำแหน่งซึ่งเป็น ฟังก์ชันของความยาวส่วนโค้งของเคเบิลตามรูปที่ 1 กำหนดให้ *î* เป็นเวกเตอร์หนึ่งหน่วยในแนวเส้นสัมผัสกับ เส้นโค้ง *n̂* เป็นเวกเตอร์หนึ่งหน่วยในแนวฉากของเส้นโค้ง และ *b*ิ เป็นเวกเตอร์หนึ่งหน่วยในแนวฉากคู่ของเส้นโค้ง ซึ่งมีความสัมพันธ์กับเวกเตอร์ตำแหน่งดังนี้

$$\hat{t} = \vec{r}' = \frac{dr}{ds}$$
(1)

$$\hat{n} = \frac{\vec{r}''}{\left|\vec{r}''\right|} \tag{2}$$

$$\hat{b} = \hat{t} \times \hat{n} \tag{3}$$

เมื่อ
$$\left(\right)' = \frac{d\left(\right)}{ds}$$
 และ $\left(\right)'' = \frac{d^2\left(\right)}{ds^2}$ ตามลำดับ



รูปที่ 1 ระบบพิกัดของเคเบิลใต้ทะเล

2.2 สมการสมดุลของเคเบิล

สมมุติฐานของการวิเคราะท์ในงานวิจัยนี้กำหนด ให้คุณสมบัติทางกายภาพของเคเบิลสม่ำเสมอเป็นเนื้อ เดียวกันตลอดความยาว หน้าตัดเล็กมากเมื่อเทียบกับ ความยาวและรัศมีความโค้ง หน้าตัดจะไม่เปลี่ยนแปลง หลังจากเสียรูปและไม่พิจารณาสภาวะการยึดตัวตามแนว แกน เมื่อพิจารณาให้ชิ้นส่วนย่อยของเคเบิลความยาว ds ซึ่งอยู่ในสภาวะสมดุล โดยที่ Fิ เป็นเวกเตอร์ของ แรงลัพธ์ภายในของชิ้นส่วนย่อย Mิ เป็นเวกเตอร์ของ โมเมนต์ลัพธ์ภายในของชิ้นส่วนย่อย qิ เป็นเวกเตอร์ของ แรงภายนอกต่อหน่วยความยาวและ mิ เป็นเวกเตอร์ของ โมเมนต์ภายนอกต่อหน่วยความยาว ดังแสดงในรูปที่ 2 เมื่อชิ้นส่วนย่อยอยู่ในสภาวะสมดุล ผลรวมของเวกเตอร์ ของแรงลัพธ์เท่ากับศูนย์จะได้สมการของแรงลัพธ์ดังนี้

$$\vec{F}' + \vec{q} = \vec{0} \tag{4}$$

โดยทำนองเดียวกัน ผลรวมของเวกเตอร์โมเมนต์ลัพธ์ เท่ากับศูนย์ จะได้สมการเวกเตอร์ของโมเมนต์ลัพธ์ดังนี้

$$\vec{M}' + \vec{r}' \times \vec{F} + \vec{m} = \vec{0}$$
(5)

โมเมนต์ภายในประกอบด้วยโมเมนต์ดัดและแรงบิดมีความ สัมพันธ์ดังนี้

$$\vec{M} = B\kappa \hat{b} + H\hat{t}$$
 (6)

เมื่อ B(= EI) คือสติฟเนสแรงดัด

- *E* คือโมดูลัสของความยืดหยุ่น
- I คือโมเมนต์ความเฉื่อย
- *H* คือแรงบิด
- κ คือค่าความโค้ง



รูปที่ 2 ชิ้นส่วนย่อยของเคเบิล

โดยทั่วไปแล้วแรงบิดและโมเมนต์ภายนอกที่กระทำต่อ เคเบิลใต้ทะเลนั้นน้อยมากจึงตัดทิ้งได้ จากสมการที่ (5) และ (6) จัดรูปใหม่ได้เป็น

$$\vec{r}' \times \left[\left(E I \vec{r}'' \right)' + \vec{F} \right] = \vec{0}$$
(7)

ผลคูณเชิงเวกเตอร์ (cross product) ในสมการที่ (7) ด้วย ${ar r}'$ จะได้

$$\left[\left(EI\vec{r}''\right)' + \vec{F}\right] - \lambda \vec{r}' = \vec{0}$$
(8)

เมื่อ λ คือตัวคูณฉากรางจ์แทนสเกลาร์ฟังชั่น จากนิยามความเครียด (strain definition)

$$\varepsilon_{t} = \frac{dS - ds}{ds} = \frac{dS}{ds} - 1$$
(9)

ถ้าส่วนโค้งนั้นราบเรียบ ความยาวส่วนโค้งประมาณได้จาก สมการดังนี้

$$S = \int \sqrt{\overline{r'} \cdot \overline{r'}} ds \tag{10}$$

- เมื่อ *ɛ*, คือความเครียดในแนวแกน
 - dS คือความยาวส่วนโค้งของชิ้นส่วนย่อยขณะเกิด ความเครียด
 - *ds* คือความยาวส่วนโค้งของชิ้นส่วนย่อยขณะยังไม่ เกิดความเครียด

จากสมการที่ (9) และสมการที่ (10) จะได้ สมการความเครียดในแนวสัมผัสของเส้นโค้งของเคเบิลซึ่ง มีความสัมพันธ์กับเวกเตอร์ตำแหน่งดังนี้

$$\boldsymbol{\varepsilon}_{t} = \left[\vec{r}' \cdot \vec{r}' \right]^{1/2} - 1 \tag{11}$$

เมื่อไม่พิจารณาการยืดตัวในแนวแกน ε_i , มีค่าน้อยมาก สมการที่ (11) จะประมาณได้ดังนี้

$$\vec{r}' \cdot \vec{r}' \cong 1$$
 (12)

ผลคูณเชิงสเกลาร์ (dot product) ด้วย *r*' ภายใต้เงื่อนไข ไม่ยึดตัวในแนวแกนในสมการที่ (8) จะได้

$$\lambda = \vec{F} \cdot \vec{r}' + \left(E I \vec{r}'' \right)' \cdot \vec{r}'$$
(13)

หรือ

$$\lambda = T - EI\kappa^2 \tag{14}$$

เมื่อ T คือแรงดึงในแนวแกน

จากสมการที่ (8) และสมการที่ (4) จัดรูปใหม่ จะได้

$$-(EI\vec{r}'')'' + (\lambda\vec{r}')' + \vec{q} = \vec{0}$$
(15)

2.3 แรงที่กระทำต่อเคเบิลใต้ทะเล

แรงภายนอกที่กระทำต่อเคเบิลใต้ทะเล ประกอบ ไปด้วยแรงในทิศทางตามแรงดึงดูดของโลก แรงดันน้ำสถิต และแรงดันน้ำพลศาสตร์ เขียนเป็นสมการได้ดังนี้

$$\vec{q} = \vec{w} + \vec{F}^s + \vec{F}^d \tag{16}$$

โดยที่

$$\vec{F}^{s} = \vec{B}_{o} + \left(P\vec{r}'\right)' \tag{17}$$

$$\vec{F}^d = \vec{F}_n + \vec{F}_t \tag{18}$$

$$\vec{F}_{n} = \frac{1}{2} \rho_{w} D C_{n} \vec{V}_{n} |\vec{V}_{n}| + \rho_{w} \frac{\pi}{4} D^{2} C_{m} \vec{V}_{n}$$
(19)

$$\vec{F}_{t} = \frac{\pi}{2} \rho_{w} D C_{t} \vec{V}_{t} \left| \vec{V}_{t} \right|$$
(20)

$$\vec{V}_t = \left(\vec{r}' \cdot \vec{V}\right)\vec{r}, \quad \vec{V}_n = \vec{V} - \vec{V}_t$$
(21)

- เมื่อ \bar{w} คือน้ำหนักของเคเบิลต่อหน่วยความยาว \bar{F}^s คือแรงดันน้ำสถิตต่อหน่วยความยาว
 - $ar{F}^d$ คือแรงดันน้ำพลศาสตร์ต่อหน่วยความยาว
 - $ar{B_o}$ คือแรงลอยตัวต่อหน่วยความยาว
 - *P* คือแรงดันน้ำสถิตที่ตำแหน่งใดๆ
 - $ar{F}_{\!\scriptscriptstyle n}$ คือแรงลากในทิศทางตั้งฉากต่อหน่วยความยาว
 - $ar{F}_t$ คือแรงลากในทิศทางสัมผัสต่อหน่วยความยาว
 - $ho_{_{\rm III}}$ คือความหนาแน่นของน้ำทะเล
 - D คือเส้นผ่านศูนย์กลางของเคเบิล
 - *V*ี คือเวกเตอร์ความเร็วของกระแสน้ำ
 - *Vี_n, Vี_t* คือความเร็วกระแสน้ำในแนวตั้งฉากและแนว สัมผัส
 - $ec{V_n}$ คือความเร่งกระแสน้ำในแนวตั้งฉาก
 - C_n, C_t, C_m คือค่าสัมประสิทธิ์แรงลากในแนวตั้งฉาก แรงลากในแนวสัมผัสและความเฉื่อย

จากสมการที่ (16), (17) และ (18) แทนใน สมการที่ (15) จะได้

$$\left(EI\vec{r}''\right)'' - \left(\widetilde{\lambda}\,\vec{r}\,'\right)' = \vec{\widetilde{w}} + \vec{F}^{\,d} \tag{22}$$

โดยที่ $\widetilde{\lambda}=T+P-EI\kappa^2$ หรือ $\widetilde{T}-EI\kappa^2$ และ $\vec{\widetilde{w}}=\vec{w}+\vec{B}_0$

จากสมการที่ (11) เมื่อยกกำลังสองทั้งสองข้าง และละทิ้งพจน์กำลังสองของ *ɛ_t* เนื่องจากมีปริมาณน้อย จะได้

$$\frac{1}{2} \left[\vec{r}' \cdot \vec{r}' - 1 \right] = \varepsilon_t = \frac{\widetilde{T}}{AE}$$
(23)

เมื่อ \widetilde{T} คือแรงดึงประสิทธิผล

พิ คือน้ำหนักประสิทธิผล

A คือพื้นที่หน้าตัด

$$d\} = \begin{bmatrix} \lambda_1 & \lambda_2 \end{bmatrix}^T$$
(29)

สมการที่ (22) และ (23) เป็นแบบจำลองอีลาส-ติกร็อดใน 3 มิติ ซึ่งจะนำไปใช้ในการสร้างสมการไฟไนต์ เอลิเมนต์ต่อไป

3. การวิเคราะห์เชิงตัวเลขด้วยวิธีไฟไนต์เอลิเมนต์

การวิเคราะห์เคเบิลใน 3 มิติหนึ่งชิ้นส่วนย่อยมีดีกรี อิสระ 14 ตัว ประกอบไปด้วยเวกเตอร์กำหนดตำแหน่ง *r* ความชัน *r'* และแรงดึงในแนวแกน *T* การจำลอง แบบโครงสร้างของเคเบิลใต้ทะเลจะทำการแบ่งความยาว ของเคเบิลทั้งหมดออกเป็นชิ้นส่วนย่อยด้วยความยาวของ แต่ละชิ้นส่วนย่อยที่มีความยาวเท่าๆ กัน และจำนวนชิ้น ส่วนย่อยที่ใช้ชื้นอยู่กับความแม่นยำในการหาผลเฉลย

การประมาณค่าตำแหน่ง ณ จุดต่างๆ บนชิ้นส่วนย่อย จะใช้ฟังก์ชันโพลิโนเมียมอันดับที่สาม ซึ่งเป็นฟังก์ชันรูปร่าง เพื่อประมาณค่าของเวกเตอร์บอกตำแหน่ง $\vec{r} = r_1\vec{i} + r_2\vec{j} + r_3\vec{k}$ โดยที่ r_1r_2 และ r_3 คือส่วนประกอบบนแกน x y และ z ของ \vec{r} ส่วนแรงดึงในแนวแกน T หาได้จากการประมาณ ค่าฟังก์ชันโพลิโนเมียมอันดับที่หนึ่ง สามารถเขียนให้อยู่ ในรูปความสัมพันธ์ระหว่างเมตริกซ์และฟังก์ชันรูปร่างกับ เวกเตอร์ของดีกรีอิสระที่จุดต่อของชิ้นส่วนย่อยได้ดังต่อ ไปนี้

$$r_i(s) = \lfloor N \rfloor \{ u \}$$
(24)

$$T(s) = \lfloor P \rfloor \{d\}$$
(25)

เมื่อ $0 \le s \le l$ $\lfloor N
floor, \lfloor P
floor$ คือเมตริกซ์แถวของฟังก์ชันรูปร่างของชิ้นส่วน ย่อยแสดงได้ดังนี้

$$\left\lfloor N \right\rfloor = \left\lfloor N_1 N_2 N_3 N_4 \right\rfloor \tag{26}$$

$$\lfloor P \rfloor = \lfloor P_1 P_2 \rfloor \tag{27}$$

{u}, {d} คือเวกเตอร์ของดีกรีอิสระของค่าตำแหน่งที่จุดต่อ ของชิ้นส่วนย่อยแสดงได้ดังนี้

$$\{u\} = \begin{bmatrix} U_{i1} & U_{i2} & U_{i3} & U_{i4} \end{bmatrix}^T$$
 (28)

โดยที่

$$N_{1} = 1 - \frac{3s^{2}}{l^{2}} + \frac{2s^{3}}{l^{3}}, N_{2} = s - \frac{2s^{2}}{l} + \frac{s^{3}}{l^{2}},$$
$$N_{3} = \frac{3s^{2}}{l^{2}} - \frac{2s^{3}}{l^{3}}, N_{4} = -\frac{s^{2}}{l} + \frac{s^{3}}{l^{2}}$$
(30a-d)

$$P_1 = 1 - \frac{s}{l}, \ P_2 = \frac{s}{l}$$
 (31a-b)

และ

$$U_{i1} = r_i (s = 0), \ U_{i2} = r'_i (s = 0),$$

$$U_{i3} = r_i (s = l), \ U_{i4} = r'_i (s = l)$$
(32a-d)

$$\lambda_1 = T (s = 0), \ \lambda_2 = T (s = l)$$
(33a-b)

กระบวนการ Galerkin finite element ทำโดยการ คูณฟังก์ชันเศษตกค้างหรือฟังก์ชันนัลของสมการอนุพันธ์ *R_d* ด้วยฟังก์ชันน้ำหนัก *W_i* (weighting function) โดย มีสมการดังนี้

$$\int_{0}^{l} W_i(s) R_d(s) ds = 0$$
(34)

โดยแทนค่า $W_i = N_j$ และ P_k โดยที่ N_j , j = 1, 2, 3, 4 และ P_k , k = 1, 2 นำสมการที่ (22) และ (23) แทน ลงในสมการที่ (34) และจัดกระบวนการ Galerkin finite element แล้วอินทิเกรตสมการซึ่งเป็นการรวมชิ้นส่วนย่อย เล็กๆ ของเคเบิลให้อยู่ในระบบรวมแล้วกำหนดผลที่ได้ให้ เท่ากับศูนย์จะได้สมการดังต่อไปนี้

$$\int_{0}^{t} N_{j} \left(-\left(EIr_{i}^{\prime\prime}\right)^{\prime\prime} + \left(\left(\widetilde{T} - EI\kappa^{2}\right)r_{i}^{\prime}\right)^{\prime} \right) ds = 0$$

$$(35)$$

$$\int_{0}^{l} P_{k} \left(\frac{1}{2} \left(\vec{r}' \cdot \vec{r}' - 1 \right) - \frac{\widetilde{T}}{AE} \right) ds = 0$$
(36)

สมการที่ (35) และ (36) ทำการอินทิเกรตทีละส่วน และเขียนใหม่ได้เป็น

$$\left\{R_{ij}\right\} = \int_{0}^{l} \left(\frac{\left(EIr_{i}''\right)N_{j}'' + \left(\left(\widetilde{T} - EI\kappa^{2}\right)r_{i}'\right)N_{j}'}{-\left(\widetilde{w}_{i} + F_{i}^{d}\right)N_{j}}\right) ds \qquad (37)$$

319

$$\{G_k\} = \int_0^l P_k \left(\frac{1}{2}(\vec{r}' \cdot \vec{r}' - 1) - \frac{\widetilde{T}}{AE}\right) ds = 0$$
 (38)

เนื่องจากเป็นสมการแบบไม่เชิงเส้นดังนั้นในการแก้ ปัญหา จะใช้ระเบียบวิธีการของนิวตันราฟ-สัน (Newton-Raphson method) ซึ่งอยู่บนรากฐานของอนุกรมของ เทย์เลอร์ (Taylor series) และตัดค่าอนุพันธ์ตั้งแต่อันดับ ที่สองขึ้นไปออก สมการที่ (37) และ (38) สามารถเขียน ใหม่ได้ดังนี้

$$R_{ij}^{(n+1)} = R_{ij}^{(n)} + \frac{\partial R_{ij}}{\partial U_{lm}} \Delta U_{lm} + \frac{\partial R_{ij}}{\partial \lambda_n} \Delta \lambda_n$$
(39)

$$G_{k}^{(n+1)} = G_{k}^{(n)} + \frac{\partial G_{k}}{\partial U_{lm}} \Delta U_{lm} + \frac{\partial G_{k}}{\partial \lambda_{n}} \Delta \lambda_{n}$$
(40)

เมื่อระบบอยู่ในสภาวะสมดุลค่าฟังก์ชันทางด้านช้ายมือ ของสมการที่ (39) และ (40) เท่ากับศูนย์สามารถเขียนใน รูปเมตริกซ์ได้ดังนี้

$$\begin{bmatrix} k_{ijlm}^{11(n)} & k_{ijn}^{12(n)} \\ k_{klm}^{21(n)} & k_{kn}^{22(n)} \end{bmatrix} \begin{bmatrix} \Delta U_{lm} \\ \Delta \lambda_m \end{bmatrix} = \begin{cases} -R_{ij}^{(n)} \\ -G_k^{(n)} \end{cases}$$
(41)

โดยที่

$$k_{ijlm}^{11(n)} = \frac{\partial R_{ij}}{\partial U_{lm}} = \frac{\partial}{\partial U_{lm}} \begin{pmatrix} \int_{0}^{l} EIr_{i}^{"}N_{j}^{"}ds \\ \int_{0}^{l} EIr_{i}^{"}N_{j}^{"}ds \\ + \int_{0}^{l} (\widetilde{T} - EI\kappa^{2})r_{i}^{'}N_{j}^{'}ds \end{pmatrix}$$
(42)

$$k_{ijn}^{12(n)} = \frac{\partial R_{ij}}{\partial \lambda_n} = \frac{\partial}{\partial \lambda_n} \left(\int_0^1 \widetilde{T} r_i' N_j' ds \right)$$
(43)

$$k_{klm}^{21(n)} = \frac{\partial G_k}{\partial U_{lm}} = \frac{\partial}{\partial U_{lm}} \left(\int_0^l \frac{1}{2} P_k \left(\frac{r_1' r_1' + r_2' r_2' +}{r_3' r_3'} \right) ds \right)$$
(44)

$$k_{kn}^{22(n)} = \frac{\partial G_k}{\partial \lambda_n} = \frac{\partial}{\partial \lambda_n} \left(\int_0^l \left(-\frac{1}{AE} \widetilde{T} P_k \right) ds \right)$$
(45)

เมื่อ i = 1, 2, 3 j = 1, 2, 3, 4 k = 1, 2

l = 1, 2, 3 *m* = 1, 2, 3, 4 *n* = 1, 2 ตามลำดับ เงื่อนไขขอบเขตประกอบไปด้วยเงื่อนไขขอบเขตล่าง แทนค่าพิกัดของเคเบิลที่ปลายล่างและเงื่อนไขขอบเขตบน แทนค่าพิกัดที่ปลายบน วิธีการคำนวณโดยสมมุติค่าเริ่มต้น ที่เหมาะสมของตัวไม่ทราบค่าต่างๆ คำนวณค่าเชิงตัวเลข ของสมการที่ (37) (38) และ [K] ในสมการที่ (41) แล้ว รวมชิ้นส่วนย่อยต่างๆ ให้อยู่ในระบบรวมและใส่เงื่อนไข ขอบเขตที่จุดปลายทั้งสองข้างซึ่งงานวิจัยนี้พิจารณาให้เป็น จุดหมุน คำนวณค่า ΔU และ Δλ ในสมการที่ (41) และ นำไปรวมกับค่าเดิมเพื่อที่จะได้ค่าใหม่และทำซ้ำจนกว่า ค่าที่คำนวณได้จะประมาณเท่ากับศูนย์หรือค่าที่ยอมรับ ได้ และใช้โปรแกรมคอมพิวเตอร์ MATLAB Version 7.8.0347 (R2009a) [9.10] มาใช้ในการเขียนโปรแกรม คำสั่งในการคำนวณหาคำตอบเชิงตัวเลข

4. ผลการศึกษา

4.1 การตรวจสอบความถูกต้อง

เพื่อเป็นการตรวจสอบความน่าเชื่อถือของกระบวน การคำนวณที่ใช้ในการศึกษานี้โดยการเปรียบเทียบกับผล งานวิจัยในอดีตโดยจะแบ่งการตรวจสอบความถูกต้องออก เป็น 2 ส่วน ส่วนแรกจะวิเคราะห์เคเบิลใน 2 มิติโดย เปรียบเทียบกับ งานวิจัยของ Henghold และคณะ [2] และส่วนที่สองจะวิเคราะห์เคเบิลใน 3 มิติโดยเปรียบเทียบ กับงานวิจัยของ Friswell [6] และภิเศก [13] ตามลำดับ

4.1.1 วิเคราะท์เปรียบเทียบผลใน 2 มิติ

กรณีนี้เคเบิลถูกวางตัวอยู่ในอากาศโดยมีจุด รองรับอยู่ในระดับเดียวกันและมีน้ำหนักเคเบิลกระจาย สม่ำเสมอในแนวดิ่ง ดังแสดงในรูปที่ 3 โดยกำหนดความ ยาวเพื่อตรวจสอบค่าแรงดึงที่ปลายบนและระยะแอ่นตัว ที่ตำแหน่งกึ่งกลางกับงานวิจัยของ Henghold และคณะ [2] โดยข้อมูลที่ใช้วิเคราะห์ดังแสดงในตารางที่ 1

ผลการวิเคราะท์พบว่าค่าแรงดึงที่ปลายบนของ งานวิจัยนี้ 8374.13 กิโลนิวตัน ส่วนงานวิจัยของ Henghold และคณะ [2] คำนวณได้ 8377.20 กิโลนิวตัน ซึ่ง แตกต่างกันประมาณ 0.036% และเมื่อตรวจสอบระยะ แอ่นตัวที่กึ่งกลางได้ผลการคำนวณที่เท่ากันคือ 123 เมตร ซึ่งผลการคำนวณอยู่ในเกณฑ์ที่ยอมรับได้

1. น้ำหนักของเคเบิล	9479.9 นิวตัน/เมตร
2. เส้นผ่านศูนย์กลาง	0.3841 เมตร
3. โมดูลัสความยึดหยุ่น	3.68×10 ⁸ กิโลนิวตัน/เมตร ²
4. ความยาวของเคเบิล	899.383 เมตร
5. จำนวนชิ้นส่วนย่อย	20 ชิ้น

ตารางที่ 1 ข้อมูลที่ใช้ในการวิเคราะห์เคเบิลใน 2 มิติ



รูปที่ 3 การวางตัวของเคเบิลในอากาศเมื่อจุดรองรับมีระดับเดียวกัน

4.1.2 วิเคราะห์เปรียบเทียบผลใน 3 มิติ

เคเบิลถูกวางตัวอยู่ในทะเล ดังแสดงในรูปที่ 4 และ 5 โดยใช้ข้อมูลของ Friswell [6] ในการวิเคราะห์ดัง แสดงในตารางที่ 2 เพื่อใช้ในการคำนวณแรงดึงที่ปลาย ล่างที่ตำแหน่งมุมองศา ต่างๆ ตั้งแต่ 0 และเพิ่มขึ้นครั้ง ละ 30 องศาจนถึงถึง 180 องศา แรงที่กระทำต่อเคเบิล ได้แก่ น้ำหนักตัวเอง แรงทางด้านข้างเนื่องจากความเร็ว ของกระแสน้ำคงที่ตลอดความลึกในแกน *x*

ตารางที่ 2 ข้อมูลที่ใช้ในการวิเคราะห์ใน 3 มิติ

1. ความลึกของระดับน้ำทะเล	183	เมตร
2. น้ำหนักสุทธิ	12.3	นิวตัน/เมตร
3. เส้นผ่านศูนย์กลาง	0.023	เมตร
4. โมดูลัสความยืดหยุ่น	2.0×10 ⁹	กิโลนิวตัน/เมตร²
5. ความยาวของเคเบิล	305	เมตร
6. ความหนาแน่นของน้ำทะเล	1,021	กิโลนิวตัน/เมตร³
7. ความเร็วกระแสน้ำคงที่ตลอดความลึกในแกน <i>x</i>	1.028	เมตร/วินาที
8. สปส.แรงลากในแนวตั้งฉากและสัมผัส	1.00, 0.005	
9. จำนวนชิ้นส่วนย่อย	20	ชิ้น

มุมในแนวราบ	แรงดึงที่ปลายล่าง (นิวตัน)			
(องศา)	Friswell [6]	ภิเศก [13]	งานวิจัยนี้	
0	3,751.60	3,715.20	3,714.00	
30	3,834.10	3,920.26	3,919.05	
60	4,283.70	4,204.99	4,203.31	
90	3,788.10	3,927.27	3,925.38	
120	2,614.40	2,752.45	2,750.64	
150	1,399.60	1,367.45	1,365.69	
180	922.00	670.16	904.20	

ตารางที่ 3 ผลการวิเคราะห์ใน 3 มิติ



รูปที่ 4 แปลนการวางตัวของเคเบิล



รูปที่ 5 การวางตัวของเคเบิลใน 3 มิติ

ผลการวิเคราะห์ดังแสดงในตารางที่ 3 พบว่าค่า แรงดึงที่ปลายล่างของงานวิจัย Friswell [6] ภิเศก [13] และงานวิจัยนี้ ผลการคำนวณใกล้เคียงกันทุกองศา ยกเว้น เมื่อเคเบิลทำมุม 180 องศา งานวิจัยนี้จะใกล้เคียงกับงาน วิจัยของ Friswell [6] มากกว่าของภิเศก [13] สาเหตุที่ แตกต่างกันอาจเนื่องมา

จากวิธีรุงเงอ-คุททาที่ใช้อันดับที่แตกต่างกันคือ งานวิจัยของ Friswell [6] ใช้อันดับที่ 4 ส่วนงานวิจัยของ ภิเศก [13] ใช้อันดับที่ 5

4.2 การวิเคราะท์ทาค่าแรงดึงวิกฤตและความยาว วิกฤตเมื่อเคเบิลอยู่ในสภาวะแรงลอยตัวสะเทิน

การวางตัวของเคเบิลที่ใช้ในการวิเคราะห์ดังแสดง ในรูปที่ 5 โดยปลายด้านบนจะมีการเคลื่อนที่เป็นวงกลม ดังแสดงในรูปที่ 4 กำหนดให้เคเบิลถูกเปลี่ยนแปลง ตำแหน่งทุก 30 องศาจนถึง 360 องศาโดยเริ่มที่ 0 องศา ในระนาบ xz แต่ละตำแหน่งจะคำนวณหาค่าความยาว วิกฤตและค่าแรงดึงวิกฤตโดยจะกำหนดความยาวเริ่มต้น S_1 เท่ากับ 1,140 เมตร และเพิ่มความยาวคงที่จนกระทั้ง ได้ค่าแรงดึงที่ปลายบนและล่างเท่ากับค่าเริ่มต้น $T_1 = T_2$ และนำค่าที่ได้มาเขียนกราฟเพื่อหาจุดวิกฤตซึ่งเป็นจุดที่ เกิดแรงดึงต่ำสุด T_{cr} แรงภายนอกที่ใช้ในการวิเคราะห์ กำหนดให้มีแรงกระทำในแกน x คงที่โดยข้อมูลที่ใช้ในการ วิเคราะห์ดังแสดงในตารางที่ 4



รูปที่ 5 การวางตัวของเคเบิลใน 3 มิติ

ตารางที่ 4 ข้อมูลที่ใช้ในการวิเคราะห์แรงลอยตัวสะเทิน

1. ความลึกของระดับน้ำทะเล	500	เมตร
2. ระยะห่างระหว่างปลายล่างและบนในระนาบคงที่	1,000	เมตร
3. น้ำหนักสุทธิ	0	นิวตัน/เมตร
4. เส้นผ่านศูนย์กลาง	0.03	เมตร
5. โมดูลัสความยืดหยุ่น	2.0×10 ⁹	กิโลนิวตัน/เมตร²
6. ความยาวของเคเบิล	แปรเปลี่ยน	เมตร
7. ความหนาแน่นของน้ำทะเล	1,021	กิโลนิวตัน/เมตร²
8. แรงกระทำคงที่ในทิศทางแนวแกน x	100	นิวตัน/เมตร
9. จำนวนชิ้นส่วนย่อย	20	ชิ้น



(a) θ_0 = 0 องศา



(b) θ_0 = 90 องศา



(c) θ_0 = 180 องศา



(d) θ_0 = 270 องศา

รูปที่ 6 การวางตัวของเคเบิลใน 3 มิติเมื่อมุมเท่ากับ 0, 90, 180 และ 270 องศาตามลำดับ





รูปที่ 7 แรงดึงที่ปลายบนและปลายล่าง เมื่อมุมเท่ากับ 180 องศา



รูปที่ 8 แรงดึงวิกฤตที่ปลายบนและปลายล่างจาก 0 ถึง 360 องศา

จากการศึกษาพบว่าค่าแรงดึงที่จุดวิกฤตและ ความยาววิกฤตจะแปรเปลี่ยนตามมุมองศา เมื่อพิจารณา รูปที่ 8 ช่วงมุมระหว่าง 0 ถึง 90 และ 270 ถึง 360 ้ค่าแรงดึงที่ปลายล่างจะมากกว่าค่าแรงดึงที่ปลายบน และ ในช่วง 90 ถึง 270 องศา ค่าแรงดึงที่ปลายบนจะมากกว่า ค่าแรงดึงที่ปลายล่าง และที่มุม 90 องศาและ 270 ้องศาค่าแรงดึงที่ปลายบนจะเท่ากับปลายล่าง และที่มุม 180 องศาค่าแรงดึงที่ปลายบนจะมีค่าสูงสุดคือ 117.557 กิโลนิวตัน ส่วนปลายล่างจะมีค่าต่ำสุด และจากกราฟ ตัวอย่างในรูปที่ 7 แสดงค่าแรงดึงที่ปลายบนและปลาย ล่างเมื่อมุม 180 องศาพบว่าที่ความยาว 1,250 เมตรจะ ได้ค่าแรงดึงต่ำสุดหรือแรงดึงวิกฤต สำหรับที่แรงดึงค่าอื่น ที่ไม่ใช่แรงดึงวิกฤตค่าหนึ่งๆ จะมี 2 ชุดความยาวที่ให้ ค่าแรงดึงที่เท่ากัน เช่นที่ความยาว 1.140 เมตรจะมีแรงดึง 140.181 กิโลนิวตันซึ่งเท่ากับความยาวที่ 1.794 เมตร เป็นต้น นั้นหมายความว่าความยาวที่น้อยกว่าความยาว วิกฤตเคเบิลจะอยู่ในสภาวะสมดุลแบบมีเสถียรภาพและ ความยาวที่มากกว่าความยาววิกฤตเคเบิลจะอยู่ในสภาวะ สมดุลแบบไม่มีเสถียรภาพ

ข้อเสนอแนะในการออกแบบเคเบิลในกรณีนี้คือ ผู้ ออกแบบต้องระวังในส่วนโครงสร้างสมอที่ยึดกับพื้นทะเล เพราะแรงดึงที่ปลายล่างจะมากกว่าที่ปลายบนในช่วงมุม ในระนาบ 0 ถึง 90 และ 270 ถึง 360 องศา

5. สรุปผลการศึกษา

งานวิจัยนี้ ได้นำเสนอวิธีการวิเคราะท์สมดุลสถิตของ สายยึดโยงใต้ทะเลหรือเคเบิลใน 3 มิติ ในระบบพิกัด คาร์ทีเซียน โดยมีเวกเตอร์บอกตำแหน่งซึ่งเป็นฟังก์ชันของ ความยาวส่วนโค้งของเคเบิล และให้ความยาวส่วนโค้งของ เคเบิลเป็นตัวแปรอิสระมีค่าเวกเตอร์ตำแหน่ง และแรงดึง เป็นตัวแปรตาม

แบบจำลองทางคณิตศาสตร์มาจากความสัมพันธ์ ระหว่างแรงลัพธ์ โมเมนต์ลัพธ์และความ เครียดในแนว สัมผัสภายใต้เงื่อนไขไม่ยืดตัวในแนวแกนซึ่งเรียกว่าแบบ จำลองอีลาสติกร็อด หลังจากนั้นใช้วิธีไฟไนต์เอลิเมนต์ ร่วมกับระเบียบวิธีเชิงตัวเลขในการสร้างสมการเพื่อใช้ใน การวิเคราะห์ปัญหาเคเบิลใน 3 มิติ และเขียนโปรแกรม คำสั่งในการคำนวณหาคำตอบโดยใช้โปรแกรม MATLAB โดยการเลือกจำนวนเอลิเมนต์ควรเลือกจำนวนตั้งแต่ 20 เอลิเมนต์ขึ้นไป ซึ่งค่าคำตอบที่ได้จะมีค่าแตกต่างกัน น้อยมาก สำหรับผลการคำนวณที่ได้เมื่อเปรียบเทียบกับ งานวิจัยในอดีตพบว่ามีความสอดคล้องกัน

ข้อดีของแบบจำลองนี้คือสามารถกระทำได้ในระบบ แกนรวมใหญ่ โดยไม่ต้องแปลงจากระบบแกนย่อย แรง ภายนอกสามารถกระทำได้ใน 3 ทิศทางพร้อมกัน สามารถ คำนวณตำแหน่งการวางตัวของเคเบิลในตำแหน่งพิกัดที่มี ค่าเป็นลบ และคำนวณค่าแรงเฉือนและโมเมนต์ดัดของ หน้าตัดได้

6. เอกสารอ้างอิง

1. Berteaux, H.O.,1976, *Buoy Engineering*, John Wiley & Sons, New York, pp. 97-134.

2. Henghold, W.M. and Russell, J.J., 1976, "Equilibrium and Natural Frequencies of Cable Structures (A Nonlinear Finite Element Approach)", *Computers and Structures*, Vol. 6, No. 4A, pp. 267-271.

3. Garrett, D.L., 1982, "Dynamic Analysis of Slender Rods", *Journal of Energy Resources Technology*, Vol. 104, pp. 302-307.

4. Seck-Hong, A., 1983, "Mechanics of Static Catenary with Current loading", *Journal of Waterway, Port, Coastal and ocean Engineering*, Vol. 109, No. 3, pp.340-349.

5. Chucheepsakul, S. and Huang, T., 1990, "Static Equilibrium of Marine Cable by a Variational Method", *Proceedings of the First Pacific/Asia Offshore Mechanics Symposium*, Vol. 1, Seoul, Korea, pp. 329-334.

6. Friswell, M.I., 1995, "Steady-State Analysis of Underwater Cables", *Journal of Waterway*, Port, Coastal and Ocean Engineering, Vol. 121, pp. 98-104.

7. Kim, Y.B., 2003, "Dynamic Analysis of Multiple-Body Floating Platforms Coupled with Mooring Lines and Risers.", Ph.D. Dissertation, Texas A&M University. 8. Garrett, D.L., 2005, "Coupled analysis of floating production system", *Ocean Engineering*, Vol. 32, pp. 802-816.

9. Peter, K., 2007, *Matlab Guide to Finite Elements*, Springer Berlin Heidelberg, New-York, pp.1-174.

10. Ferreira, A.J.M., 2009, *Matlab Codes for Finite Element Analysis*, Springer Berlin Heidelberg, New York, pp.1-87.

11. Tansorajprasert, S., 1996, "Static Analysis of Extensible marine cable in Polar Coordinates", M.Eng. Thesis, Civil Engineering, King Mongkut's University of Technology Thonburi, pp. 1-48. (In Thai)

12. Lingphancharoen, S., 1997, "In-plane free vibrations of extensible marine cables", M.Eng. Thesis, Civil Engineering, King Mongkut's University of Technology Thonburi, pp. 1-124. (In Thai)

13. Petpert, P., 1999, "Effect of axial deformation on static equilibrium configurations of marine cables in three dimensions", M.Eng. Thesis, Civil Engineering, King Mongkut's University of Technology Thonburi, pp. 1-90. (In Thai)

 Machara, C., 2003, "Static Equilibrium of a Marine Cable in 3D-Cylindrical Coordinates", M.Eng. Thesis, Civil Engineering, King Mongkut's University of Technology Thonburi, pp. 1-156. (In Thai)