

معرفی یک برنامه رایانه‌ای برای تحلیل مسائل غیرخطی و دینامیکی با تغییر شکلهای بزرگ و کاربرد آن در مهندسی ژئوتکنیک

احمد علی فخمی*

بخش مهندسی عمران، دانشگاه تربیت مدرس و مشاور مرکز تحقیقات ساختمان و مسکن

(دریافت مقاله: ۷۷/۹/۲۳ - دریافت نسخه نهایی: ۷۸/۱۲/۱۴)

چکیده - با توجه به فراوانی رایانه‌های شخصی و وجود برنامه‌های رایانه‌ای مقتدر، امکان تحلیل محیطهای پیچیده مکانیکی بیش از گذشته فراهم شده است. CA2^۱ برنامه رایانه‌ای است که توسط مولف این مقاله تهیه شده است. این برنامه، یک برنامه تفاضل محدود صریح است که قادر به تحلیل مسائل متنوع و پیچیده در زمینه ژئوتکنیک است. در این مقاله، ضمن ارائه مقدمه‌ای بر روابط ریاضی مرتبط با تحلیل عددی به کار گرفته شده، با حل چند مثال غیرخطی و دینامیکی کارایی برنامه نشان داده می‌شود. در انتها نیز با تحلیل یک شیب خاکی، روش جدیدی برای یافتن جابه‌جایی دائمی این گونه شیروانیها پیشنهاد شده است.

A Computer Program for Modeling Large Deformation Nonlinear and Transient Problems in Geotechnical Engineering

A. A. Fakhimi

Department of Civil Engineering, Tarbiat Modarres University & Building and Housing Research Center

ABSTRACT- CA2 (Continuum Analysis, 2- dimensional) is a computer program developed by the author. CA2 can solve a variety of complex geotechnical problems, using explicit finite difference method. In this paper, an introduction will be given to the theoretical and numerical basis of the program and the capability of the code will be shown by solving a few interesting nonlinear and transient problems. Finally, a new technique in finding earthquake induced displacement of slopes is proposed.

*- دانشیار

فهرست علائم

Δs	طول مرز	M	لنگر خمشی	A	مساحت المان
ε^P	نامتغیر کرنش پلاستیک	n_j	برداریکه	C	چسبندگی
ε_{ij}^P	تانسور کرنش پلاستیک	r	شعاع دایره	E	مدول الاستیسیته
$\dot{\varepsilon}_{ij}$	تانسور نرخ کرنش	t	زمان	f	کمیتی عددی، برداری یا تانسوری
ϕ	زاویه اصطکاک	T_{min}	پریود حداقل	F_i	نیروی گرهی
ν	ضریب پواسون	\dot{u}_i	بردار سرعت	g_i	شتاب ثقل
ρ	چگالی جسم	W_{ij}	تانسور چرخش	I	ممان اینرسی
ψ	زاویه اتساع	x_j	مختصات هر نقطه	k	سختی فنر
σ_{ij}	تانسور تنش	Δt	گام زمانی	m	جرم متمرکز در گره

۱- مقدمه

برنامه CA2 برنامه رایانه‌ای برای تحلیل عددی مسایل مرتبط با ژئوتکنیک است که توسط مولف این مقاله تهیه شده است. تواناییهای این برنامه به قرار زیر است:

۱- حل مسائل دو بعدی در وضعیت کرنش صفحه‌ای و تقارن محوری.

۲- تحلیل محیطهای الاستیک، الاستیک - پلاستیک کامل و الاستیک - پلاستیک سخت شونده و نرم شونده (تحلیل خطی و غیرخطی).

۳- تحلیل خطی و غیرخطی اعضای خمشی نظیر تیرها و قابها.

۴- امکان بررسی اندرکنش خاک و سازه.

۵- تحلیل استاتیکی و دینامیکی. تحلیل دینامیکی در حوزه زمان انجام می‌شود. اثرات دینامیکی می‌توانند ناشی از زلزله و یا بارهای انفجاری باشند.

۶- مدل کردن تعداد محدودی از گسلها و درزه‌ها. این موضوع به خصوص در مسائل مربوط به مکانیک محیطهای ناپیوسته (نظیر محیطهای سنگی) کاربرد دارد.

۷- تحلیل جریان پایدار و غیر پایدار سیال در محیطهای متخلخل غیرهمگن و غیرایزوتروپیک (مثلاً در مسائل زه آب در سدها).

۸- اندرکنش جریان سیال و تغییر شکل‌های مکانیکی (مثلاً در تحکیم دو بعدی و تورم محیطهای کشسان متخلخل).

۹- تحلیل غیرخطی هندسی. این موضوع به خصوص در مسائل با تغییر شکل‌های بزرگ نظیر گسیختگی و ریزش شیروانیها حائز اهمیت است.

۱۰- توانایی بررسی پایداری شیروانیها.

۱۱- امکان تحلیل عناصر کابلی. کابلها می‌توانند با محیط پیوسته اندرکنش داشته باشند. به این ترتیب امکان تحلیل محیطهای پیش تنیده (نظیر سازه‌های بتن پیش تنیده) و محیطهای مهار شده (نظیر پیچ سنگها در پایداری تونلها) فراهم است. در این مقاله ضمن معرفی اجمالی نحوه تحلیل مسائل به کمک برنامه CA2، به تحلیل چند مثال پیچیده مرتبط با مکانیک خاک می‌پردازیم.

۲- معادله‌های ریاضی حاکم در تحلیل یک محیط پیوسته

برای مدل کردن عددی معادله‌های حرکت از ایده به کار رفته در مرجع [۱] استفاده شده است. معادله‌های حرکت در یک محیط پیوسته به قرار زیرند:

$$\frac{\partial \sigma_{ij}}{\partial x_j} + \rho g_i = \rho \frac{\partial u_i}{\partial t} \quad (1)$$

که در آن ρ چگالی جسم، t زمان، x_i مولفه‌های بردار مکان هر نقطه مادی، g_i مولفه‌های شتاب ثقل (نیروهای جسمی)، \dot{u}_i مولفه‌های بردار سرعت هر نقطه و σ_{ij} مولفه‌های تانسور تنش کوشی هستند. برای تحلیل یک محیط پیوسته، باید معادله‌های حرکت را به همراه معادله‌های مشخصه مورد ارزیابی قرار داد زیرا یک محیط پیوسته در حالت کلی یک محیط نامعین است. معادله‌های مشخصه در واقع، بیانگر ارتباط بین مولفه‌های تنش و کرنش (و یا نرخ کرنش) هستند. شکل کلی معادله‌های تنش و کرنش می‌تواند به صورت زیر باشد:

شکل تفاضل محدود معادله (۷) را به صورت زیر می توان بیان کرد:

$$\left\langle \frac{\partial f}{\partial X_i} \right\rangle = \frac{1}{A} \sum_S \langle f \rangle n_i \Delta S \quad (8)$$

که در آن ΔS طول هر ضلع مثلث و $\langle f \rangle$ مقدار متوسط f روی ضلع مربوطه است. با استفاده از معادله (۸) و توجه به شکل (۱)، برای مولفه های تانسورگرادیان سرعت خواهیم داشت:

$$\frac{\partial \dot{u}_i}{\partial X_j} = \frac{1}{2A} \sum_S \left(\dot{u}_i^{(a)} + \dot{u}_i^{(b)} \right) n_j \Delta S \quad (9)$$

از ترکیب معادله های (۳) و (۹) می توان مقدار نرخ کرنش در هر المان را برحسب سرعت های گرهی به دست آورد. معادله حرکت برای هر گره دلخواه را می توان به شکل عددی زیر در نظر داشت:

$$\dot{u}_i \left(t + \frac{\Delta t}{2} \right) = \dot{u}_i \left(t - \frac{\Delta t}{2} \right) + \sum F_i^{(t)} \frac{\Delta t}{m} \quad (10)$$

که در آن $\sum F_i^{(t)}$ جمع نیروهای ناشی از تنش های داخلی المانهای چسبیده به گره مورد نظر، Δt تغییرات کوچک زمان و m جرم متمرکز شده در گره است. برای محاسبه نیروی $\sum F_i^{(t)}$ در هر گره، به نحوی که توضیح آن در ادامه می آید، عمل می شود. ابتدا، با توجه به معلوم بودن تنش در هر المان در هر گام محاسباتی، از معادله (۴) مقدار نیروی معادل تنش های داخلی بر روی هر ضلع متصل به گره مورد نظر یافته می شود. در این حالت در معادله (۴)، باید ΔS را برابر نصف طول ضلع المان مثلثی در نظر گرفت. سپس، $\sum F_i^{(t)}$ در هر گره، برابر مجموع نیروهای به دست آمده از تمام المانهای متصل به آن گره فرض می شود. جزئیات بیشتر در این مورد، در مرجع [۲] آمده است.

به طور کلی نحوه تحلیل مسئله در برنامه CA2 مطابق شکل (۲) است:

ابتدا با استفاده از معادله (۱۰) که در حالت کلی می تواند همراه با میرایی نیز باشد سرعت جدید گره ها به دست می آید و سپس با استفاده از معادله های (۹) و (۳) نرخ کرنش در المانها محاسبه می شود. حال با استفاده از معادله های مشخصه، مقادیر جدید تنش

$$\sigma_{ij} = f(\sigma_{ij}, \dot{\epsilon}_{ij}, \tau) \quad (2)$$

که در آن $\dot{\epsilon}_{ij}$ مولفه های نرخ کرنش (۰ بیانگر مشتق مادی نسبت به زمان است) و τ پارامتری است که مرتبط با تاریخچه بارگذاری است و در حالت کلی می تواند وجود داشته و یا نداشته باشد.

مولفه های نرخ کرنش از طریق معادله های زیر با مولفه های سرعت \dot{u}_i ارتباط دارند:

$$\dot{\epsilon}_{ij} = \frac{1}{2} \left(\dot{u}_{i,j} + \dot{u}_{j,i} \right) \quad (3)$$

برای حل معادله های بالا، باید شرایط مرزی اساسی و طبیعی را مشخص کرد. در مرز جسم مورد تحلیل می توان مولفه های جابه جایی (u_i) و یا مولفه های تنش مرزی^۲ را اعمال کرد. در صورتی که مولفه های نیروی مرزی F_i در ناحیه ای از مرز جسم مشخص باشند، برای تعادل هر نقطه مرزی، شرط طبیعی زیر باید برقرار باشد:

$$F_i = \sigma_{ij} n_j \Delta S \quad (4)$$

که در آن n_j برداریکه خارجی عمود بر مرز و ΔS طول مرزی است که F_i بر آن اثر می کند.

۳- فرمولبندی عددی معادله های حرکت

در برنامه CA2، برای مدل کردن عددی معادله های حرکت، از روش تفاضل محدود صریح^۳ استفاده می شود. بر روی سطح یک المان مثلثی دلخواه (A)، با استفاده از قضیه دیورژانس داریم:

$$\int_A \frac{\partial f}{\partial X_i} dA = \int_S n_i f ds \quad (5)$$

که در آن f یک کمیت عددی، برداری یا تانسوری است. مقدار متوسط گرادیان f بر روی سطح A از معادله (۶) به دست می آید:

$$\left\langle \frac{\partial f}{\partial X_i} \right\rangle = \frac{1}{A} \int_A \frac{\partial f}{\partial X_i} dA \quad (6)$$

با جایگذاری معادله (۶) در معادله (۵) خواهیم داشت:

$$\left\langle \frac{\partial f}{\partial X_i} \right\rangle = \frac{1}{A} \int_S n_i f ds \quad (7)$$

یک ضریب اطمینان قابل قبول، کوچکتر باشد. در این حالت، در محاسبه Δt ، پیروی ارتعاش بر عدد π تقسیم شده است تا اطمینان کافی از پایداری محاسبات به دست آید.

در یک سیستم کلی، Δt را باید با استفاده از T_{min} که پیروی حداقل ارتعاش سیستم است به دست آورد. از آنجا که تعیین T_{min} امری پیچیده و وقتگیر است، در برنامه CA2، Δt را به روش تقریبی زیر تخمین می‌زنیم:

۱- هرگره شبکه اختلاف محدود را در نظر گرفته و تمام گره‌های مجاور آن را در جهات x و y مقید می‌کنیم. آن گاه با محاسبه نیروی لازم برای تغییر مکان گره مورد نظر به اندازه واحد (در جهت x و نیز در جهت y)، مقدار سختی k_x و k_y گره به دست می‌آید. جرم گره مورد نظر (m) نیز به صورت متمرکز محاسبه می‌شود. در محاسبه k_x و k_y میدان تغییر مکان در المانهای متصل به گره مورد نظر را به صورت خطی در نظر می‌گیریم.

۲- عملیات مربوط به بند (۱)، در تمام گره‌ها انجام می‌شوند و برای هرگره مقدار Δt از معادله (۱۲) به دست می‌آید

$$\Delta t = 2 \sqrt{\frac{m}{k_{total}}} \quad (12)$$

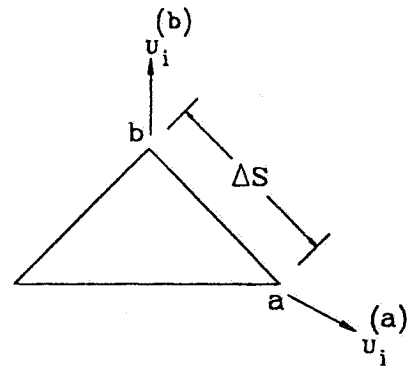
که در آن k_{total} را به صورت $k_x + k_y$ فرض می‌کنیم. Δt محاسباتی، حداقل Δt به دست آمده خواهد بود.

نکته حائز اهمیت آن است که Δt بالا، تخمینی از مقدار Δt بحرانی است ولی تجربه کار با برنامه CA2 نشان می‌دهد که این تخمین، به صورت مناسبی از مشکل ناپایداری محاسبات دینامیکی جلوگیری می‌کند.

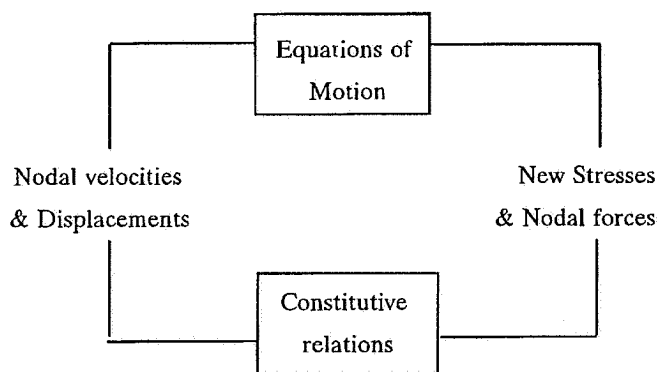
جزئیات بیشتر در مورد نحوه محاسبه Δt بحرانی، در تحلیلهای استاتیکی و دینامیکی، در مرجع [۲] آمده است.

۴- تحلیل مسائل با تغییر شکلهای بزرگ

تحلیل عددی در برنامه CA2، یک تحلیل لاگرانژی است. به این معنی که فرض می‌شود که ماده مورد تحلیل به شبکه عددی کاملاً چسبیده و همراه با آن حرکت می‌کند. برای تحلیل مسائل با تغییر شکلهای بزرگ، مهمترین مشکل تصحیح تنش کوشی در اثر دورانهای بزرگ است. جزئیات این تصحیح در مرجع [۲] آمده است



شکل ۱- یک المان مثلثی دلخواه و بردارهای سرعت گرهی در گره‌های a و b



شکل ۲- مراحل یک گام محاسباتی در روش تفاضل محدود صریح

در المانها به دست می‌آید. با داشتن تنشهای جدید، می‌توان نیروهای گرهی جدید در گره‌ها را به دست آورد و مجدداً با استفاده از معادله (۱۰) مراحل تحلیل را ادامه داد. مراحل بالا، در واقع یک گام محاسباتی در برنامه CA2 هستند. با تکرار گامهای محاسباتی می‌توان نتایج تحلیل نهایی را به دست آورد.

نکته مهم در تحلیلهای عددی به روش صریح، تعیین گام زمانی Δt و پایداری محاسبات است. Δt بستگی به سختی ماده مورد تحلیل و جرمهای تمرکز یافته در گره‌ها دارد. در یک سیستم یک درجه آزادی، مثلاً جرم متصل به یک فنر، شرط پایداری محاسبات عددی معمولاً به صورت زیر بیان می‌شود:

$$\Delta t \leq 2 \sqrt{\frac{m}{k}} \quad (11)$$

که در آن m جرم و k سختی فنر است. رابطه بالا در واقع بیانگر آن است که مقدار گام زمانی باید از پیروی حداقل ارتعاش سیستم، با

و نتیجه نهایی آن با فرض آنکه مقادیر دوران هر المان مثلثی در هر گام محاسباتی کوچک باشد به قرار زیر است:

$$\begin{aligned}\sigma_{11} &= \sigma_{11} + 2\Delta t W_{12} \sigma_{12} \\ \sigma_{22} &= \sigma_{22} - 2\Delta t W_{12} \sigma_{12} \\ \sigma_{12} &= \sigma_{12} + \Delta t (\sigma_{22} - \sigma_{11}) W_{12}\end{aligned}\quad (13)$$

که در آن $=$ برای جایگزینی است و W_{ij} تانسور چرخش است که با سرعت گرهی رابطه زیر را دارد:

$$W_{ij} = \frac{1}{2} (\dot{u}_{i,j} - \dot{u}_{j,i}) \quad (14)$$

تانسور چرخش در هر المان را نیز مانند تانسور کرنش می توان به شکل عددی در آورد و محاسبه کرد. پس از تصحیح تنش، با استفاده از معادله (۱۳)، مقادیر نرخ تنش جدید به دست آمده از معادله های مشخصه، به تنشهای تصحیح شده اضافه می شوند تا تنشهای جدید به دست آید.

۵- تحلیل مسائل غیرخطی

در تحلیل عددی محیطهای الاستیک - پلاستیک از المانهای ساده مثلثی نمی توان استفاده کرد. کاربرد این المانها سبب می شود که بار واژگونی به دست آمده از محیط مورد تحلیل، به مراتب بیشتر از مقدار واقعی به دست آید (مثلاً در فشردن یک پی صلب در خاک). این مشکل ریشه در تراکم ناپذیری (در پلاستیسیتة فلزات) و یا اتساع (تغییر حجم پلاستیک در برش) در مواد دانه ای دارد که سبب می شوند تا قیدهای سینماتیکی اضافی در یک المان مثلثی که دارای حداقل درجات آزادی ممکن است ایجاد شود. جزئیات این موضوع در مرجع [۳] بررسی شده است. مشکل بالا را می توان حداقل به دو طریق برطرف کرد:

۱- استفاده از المانهای با مرتبه بالا

۲- استفاده از روش المان بندی مختلط

در برنامه CA2 از روش دوم استفاده شده است. در این روش هر المان چهار وجهی از دو جفت المان مثلثی تشکیل می شود و کرنش حجمی در هر جفت المان مثلثی یکسان در نظر گرفته می شود در حالی که کرنش انحرافی به طور مستقل در هر المان مثلثی محاسبه می شود. جزئیات این روش در مرجع [۴] آمده است.

۶- حل چند مثال

در ادامه برای نشان دادن توانایی روشهای عددی در مدل کردن رفتار محیطهای پیوسته و ناپیوسته به تحلیل چند مثال می پردازیم.

مثال (۱):

آزمون دو محوری یک ماده الاستیک - پلاستیک نرم شونده موضوع این مثال است. نمونه مورد تحلیل در انتهای تحتانی در هر دو جهت x و y گیردار است و در انتهای فوقانی با سرعت یکنواخت 1×10^{-5} m/step به پایین فشرده می شود، شکل (۳). در واقع آزمون عددی انجام شده یک آزمون با کنترل کرنش است. ابعاد نمونه 5×10 است. یک لایه نازک (متشکل از سه ردیف المان) در قسمت بالای نمونه را از جنس فلز در نظر گرفته ایم تا نقش ورق بارگذاری را در آزمون واقعی بازی کند.

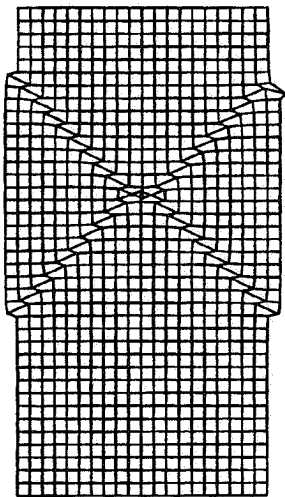
در مدل کردن عددی محیطهای نرم شونده باید توجه به حساسیت نتایج نسبت به بزرگی و اندازه المانها داشت. در این مورد روشهایی در ادبیات علمی ارائه شده است [۵ و ۶] که از آن میان ساده ترین روشها آن است که اندازه المانها، متناسب با طول داخلی سیستم که خود وابسته به اندازه دانه های تشکیل دهنده جسم است اختیار شود [۷]. خصوصیات مادی جسم مورد تحلیل به قرار زیرند: $\nu = 0.0$ = ضریب پواسون $E = 10^8$ pa = مدول الاستیسیتة $\psi = 0^\circ$ = زاویه اتساع $\phi = 0^\circ$ = زاویه اصطکاک چسبندگی (c) را به صورت تابعی از ϵ_p مطابق شکل (۴) فرض می کنیم.

در برنامه CA2، ϵ_p یک نامتغیر مرتبط با کرنشهای پلاستیک است که طبق معادله زیر به دست می آید [۲ و ۸].

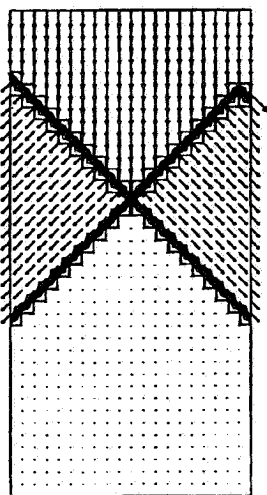
$$\epsilon_p = \int_0^{\epsilon_{ij}^p} \left[\frac{2}{3} d\epsilon_{ij}^p d\epsilon_{ij}^p \right]^{0.5}$$

که در آن $d\epsilon_{ij}^p$ تغییر در مولفه (ij) کرنش پلاستیک در هر گام محاسباتی است.

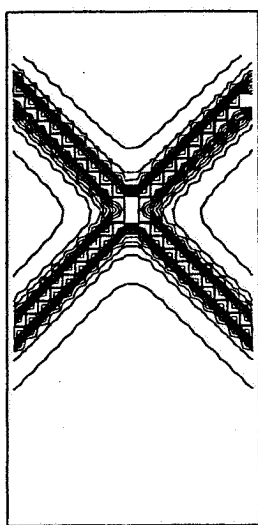
پس از ۵۰۰۰۰ سیکل محاسباتی، شکل تغییر شکل یافته جسم در شکل (۵) آمده است. بردارهای سرعت به همراه کنتورهای مؤلفه عمودی سرعت نیز در شکل (۶) نشان داده شده است. از این دو شکل دیده می شود که دو باند برشی در ماده مورد تحلیل ایجاد شده است



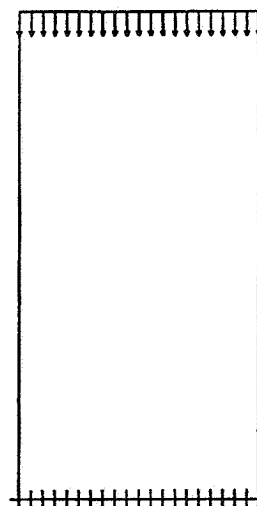
شکل ۵- شبکه محاسباتی تغییر شکل یافته



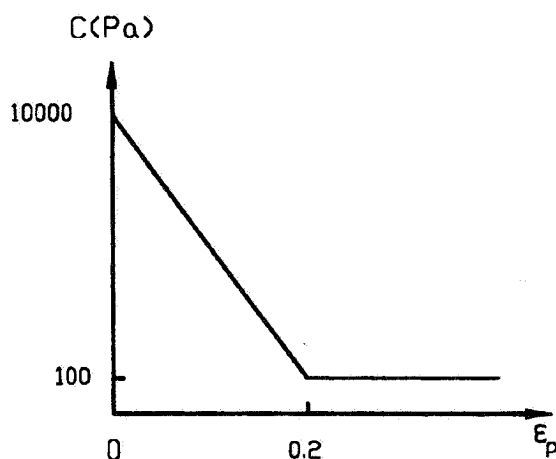
شکل ۶- بردارهای سرعت به همراه کاتوره‌های مولفه عمودی سرعت



شکل ۷- کاتوره‌های چسبندگی



شکل ۳- آزمون عددی دو محوری یک ماده نرم شونده

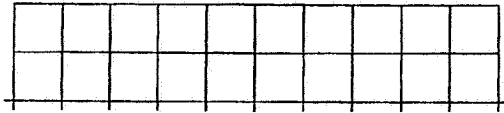
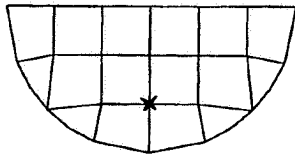


شکل ۴- تغییرات چسبندگی با ϵ_p در مثال (۱)

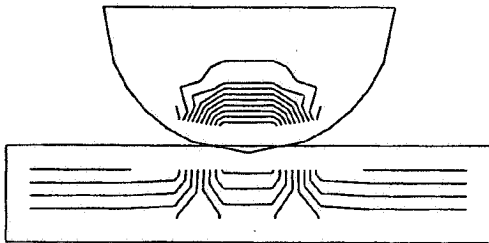
و جسم در طول این دو باند برشی، گسیخته می‌شود. شکل (۷)، کاتوره‌های چسبندگی را نشان می‌دهد که مبین تمرکز تغییرات در طول باندهای برشی است.

مثال (۲):

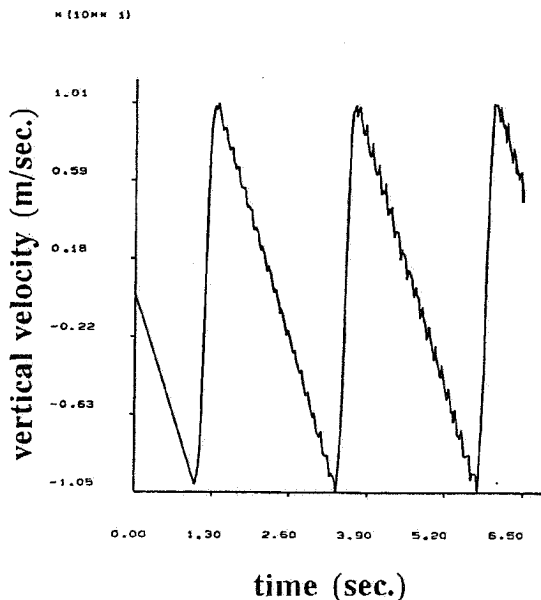
این مثال به بررسی برخورد یک نیم استوانه الاستیک تحت اثر وزن خود با یک جسم الاستیک دیگر که در قسمت تحتانی گیردار است، می‌پردازد. تحلیل در مد تغییر شکل‌های بزرگ صورت می‌گیرد. سطح برخورد دو جسم در واقع یک درز غیر مستوی است. روابط ریاضی مربوط به مدل کردن صفحات درز در مرجع [۹] آمده است. درز (سطح برخورد) دارای مدل رفتاری الاستیک-پلاستیک موهر-کولمب است و مقاومت کششی آن صفر فرض می‌شود تا نیم



شکل ۸- شبکه محاسباتی در تحلیل دینامیکی برخورد دو جسم



شکل ۹- کانتورهای مولفه تنش σ_{yy} پس از برخورد در زمان $t=1 \text{ sec}$



شکل ۱۰- تغییرات مولفه عمودی سرعت گره (۹ و ۶) در نیم استوانه با زمان

استوانه در اثر نیروهای تماسی ایجاد شده، پس از برخورد بتواند مجدداً بظرف بالا حرکت کند. شبکه محاسباتی در شکل (۸) نشان داده شده است. تقریباً در لحظه $t=1 \text{ sec}$ ، اولین برخورد بین دو جسم صورت می‌گیرد و همچنان که شکل (۹) نشان می‌دهد در محل تماس دو جسم تنشهایی ایجاد می‌شود.

رکورد مولفه عمودی سرعت، تنش σ_{yy} در یک المان و جابه‌جایی عمودی گره (6,9) که در شکل (۸) با علامت x مشخص شده است در شکلهای (۱۰)، (۱۱) و (۱۲) نشان می‌دهند که سیستم به شیوه‌ی درستی مدل‌سازی شده است. به عنوان مثال به خوبی می‌توان دید که حرکت استوانه بر روی یک سهمی و سرعت استوانه به صورت خطی تغییر می‌کند که با روابط دینامیک مربوط به سقوط آزاد هماهنگی دارند. شکلهای مبین تغییرات یاد شده پس از ۳ بار تصادم و برخوردند.

مثال (۳):

در این مثال کوبش دینامیکی یک شمع در خاک مدل‌سازی شده است. خاک دارای رفتار الاستیک - پلاستیک کامل موهر-کولمب [۸] و شمع دارای رفتار الاستیک خطی فرض می‌شود. به علت تقارن محوری، تنها نصف مسئله مورد تحلیل قرار می‌گیرد (در واقع یک قطاع از مسئله). خصوصیات هندسی و مادی لازم به قرار زیرند:

طول شمع = 8m

طول فرورفته شمع در خاک = 6.4m

قطر شمع = 40cm

زاویه نوک شمع = 28°

طول قسمت مخروطی شکل (نوک تیز) ته شمع = 80cm

چگالی شمع = 2500 kg/m^3

مدول الاستیسیته شمع = $2 \times 10^{10} \text{ Pa}$

نسبت پواسون شمع = 0.15

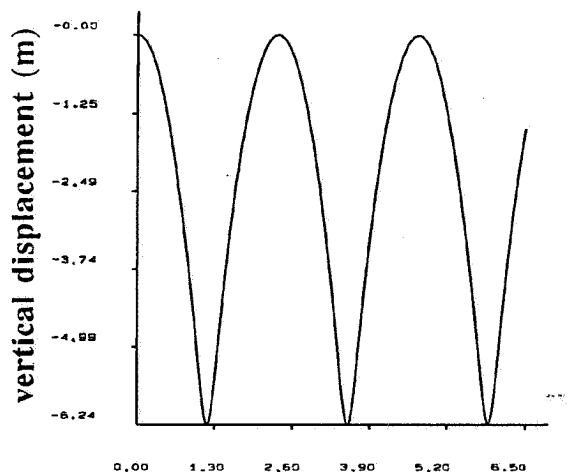
جرم چکش = 3181 kg

ارتفاع سقوط چکش = 1.83m

چگالی چکش = 7500 kg/m^3

مدول الاستیسیته چکش = $2 \times 10^{11} \text{ Pa}$

نسبت پواسون چکش = 0.1



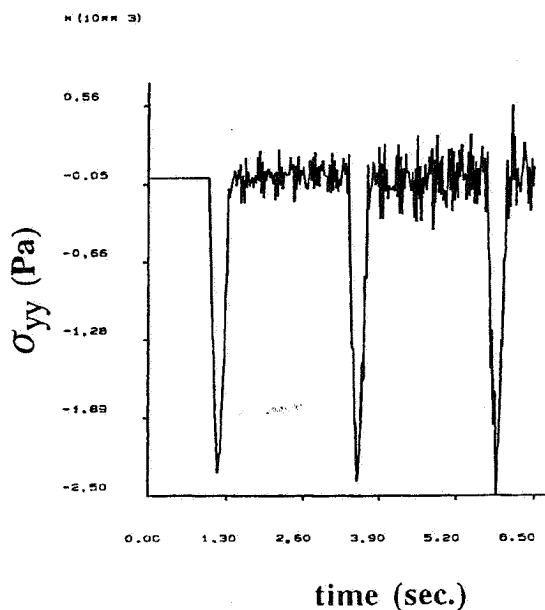
شکل ۱۲- تغییرات مولفه عمودی جا به جایی گره (۹ و ۶) در نیم استوانه با زمان

دیگری در نظر گرفته شده است. به عبارت دیگر به جای مدل کردن بار وارده بر سر شمع از طریق اعمال یک شوک سرعتی و یا نیرویی فرضی، اجازه داده می شود که چکش از ارتفاع خاصی سقوط کند و نیروی بین شمع و چکش در اثر برخورد این دو به طور خودکار و واقعی ایجاد شود.

ابتدا سیستم تحت وزن خود در وضعیت استاتیکی تحلیل می شود و سپس با رها کردن چکش، تحلیل دینامیکی آغاز می شود. مرزهای پایین و سمت چپ خاک در تحلیل دینامیکی دارای مرزهای آرام هستند تا انرژی ورودی جذب شده و به داخل سیستم برگشت نکند و نیمه بینهایت بودن محیط خاک مدل شود [۱۱].

شبکه محاسباتی مربوط به خاک، شمع و چکش در شکل (۱۳) آمده است. پس از برخورد چکش و تحلیل دینامیکی مربوطه، قسمتی از خاک که در مجاورت زیر شمع قرار دارد به صورت پلاستیک در می آید، شکل (۱۴). در شکل (۱۴)، برای مشخص بودن نواحی پلاستیک شده، تنها المانهای اطراف نوک شمع نشان داده شده است. رکورد نشست سرو ته شمع در اثر ضربه وارد شده، در شکل (۱۵) نشان داده شده است. این شکل با آنچه اندازه گیریهای در جای نشست شمعها در اثر ضربه نشان می دهند کاملاً هماهنگی و شباهت دارد.

در اثر ضربه وارد شده، کل نشست اولیه (در زمان تقریباً 0.05 sec) برابر 10.4 cm است که قسمتی از آن در اثر تغییر



شکل ۱۱- تغییرات مولفه تنش σ_{yy} در المان (۹ و ۵) در نیم استوانه با زمان

دیگر

نکند و نیمه بینهایت بودن محیط خاک مدل شود [۱۱].

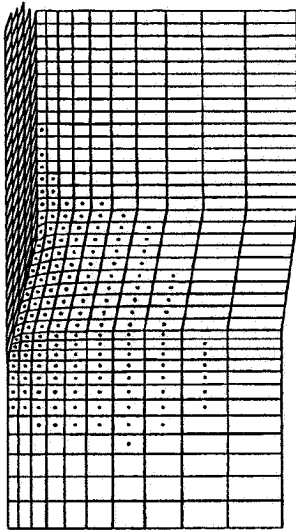
شبکه محاسباتی مربوط به خاک، شمع و چکش در شکل (۱۳) آمده است.

در اثر ضربه وارد شده، کل نشست اولیه (در زمان تقریباً 0.05 sec) برابر 10.4 cm است که قسمتی از آن در اثر تغییر

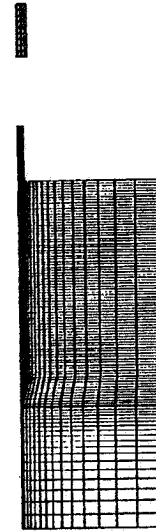
در نیم استوانه با زمان

- چگالی خاک = 1900 kg/m^3
- مدول الاستیسیته خاک = $2 \times 10^7 \text{ Pa}$
- نسبت پواسون خاک = 0.3
- زاویه اصطکاک خاک = 25°
- چسبندگی خاک = $4 \times 10^4 \text{ Pa}$
- زاویه انبساط خاک = 8°
- سختی نرمال درز بین خاک و شمع = $2 \times 10^8 \text{ Pa/m}$
- سختی برشی درز بین خاک و شمع = $2 \times 10^8 \text{ Pa/m}$
- زاویه اصطکاک درز بین خاک و شمع = 20°
- چسبندگی درز بین خاک و شمع = $3 \times 10^4 \text{ Pa}$
- زاویه انبساط درز بین خاک و شمع = 0°

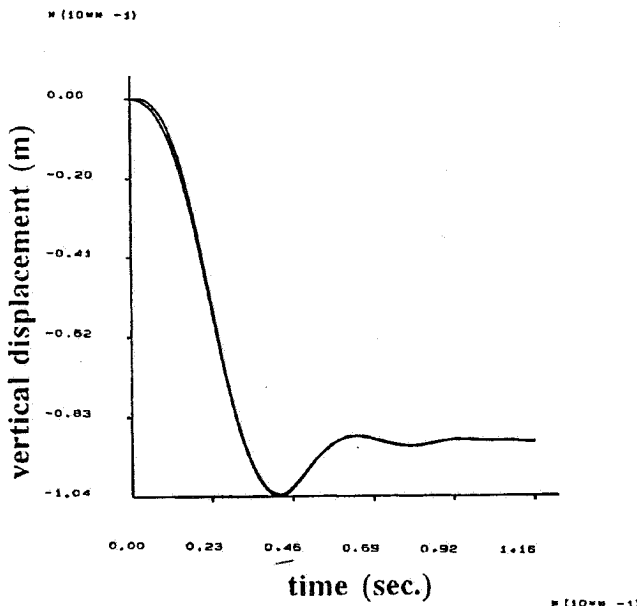
تحلیل در مد تغییر شکل بزرگ صورت می گیرد زیرا در اثر کوبش شمع، هندسه مسئله ممکن است تغییر فاحشی پیدا کند. برای مدل کردن اندرکنش شمع و خاک، شمع و خاک را به صورت دو سیستم تغییر شکل پذیر مجزا در نظر می گیریم که از طریق یک درزه استوانه ای (و در انتهای شمع مخروطی) با یکدیگر اندرکنش دارند [۱۰]. این درزه همچنان که در معرفی پارامترهای مکانیکی مسئله آمده است دارای سختیهای برشی و نرمال، چسبندگی، اصطکاک و زاویه انبساط است. بین چکش و سر شمع نیز درز



شکل ۱۴- المانهای پلاستیک شده در زیر شمع در اثر ضربه چکش



شکل ۱۳- شبکه محاسباتی در بررسی کوبش یک شمع



شکل ۱۵- رکورد تغییرات نشست سر و ته شمع در اثر ضربه چکش

دایره با شعاع:

$$r = \frac{EI}{M}$$

در می آید که در آن E مدول الاستیسیته تیر، I ممان اینرسی و M لنگر اعمالی در سر تیر است.

در شکل‌های (۱۶) و (۱۷) شرایط مرزی تیر و تیر تغییر شکل یافته نشان داده شده‌اند. در شکل (۱۸) وضعیت تغییر مکان نقاط تیر (در جهت عمودی و افقی) با جواب دقیق مقایسه شده است که مبین صحت نتایج برنامه است.

شکل‌های برگشتی الاستیک به وضعیت اولیه بر می‌گردد و بنابراین نشست دائمی شمع حدود 9 cm می‌شود. ضمناً به علت سختی زیاد شمع، تغییر مکان پایین و بالای شمع تقریباً یکسان هستند. این شیوه از تحلیل دینامیکی شمعها، روشی مقتدر برای بررسی کوبش شمعهاست و بر روشهایی که مبتنی بر تحلیل یک بعدی اندرکنش شمع و خاک است برتری دارد.

مثال (۴):

در این مثال یک تیر یکسر گیردار که در یک انتها تحت لنگر ثابتی برابر 109.956 kg-cm قرار دارد مورد تحلیل قرار می‌گیرد. تحلیل مسئله با فرض تغییر شکل‌های کاملاً بزرگ صورت می‌گیرد. خصوصیات تیر به قرار زیر است:

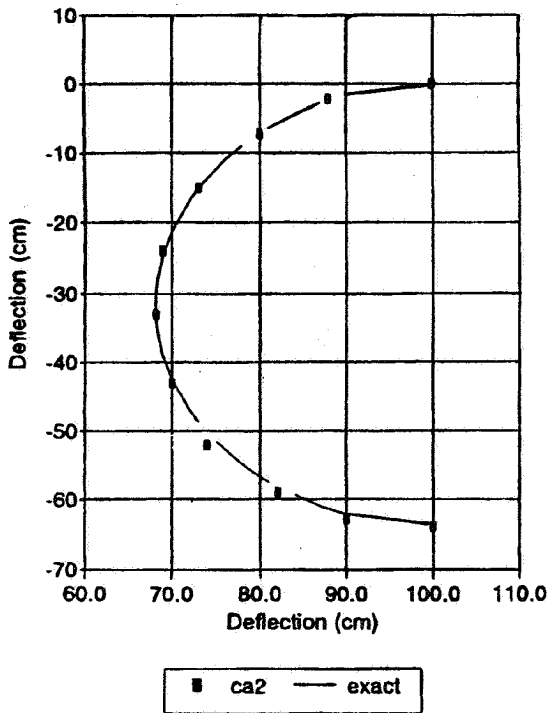
$$\text{مدول الاستیسیته} = 2100 \text{ kg/cm}^2$$

$$\text{ممان اینرسی} = 1.6667 \text{ cm}^4$$

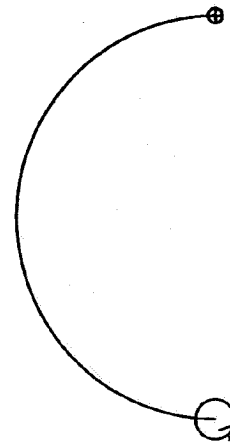
$$\text{سطح مقطع تیر} = 20 \text{ cm}^2$$

$$\text{طول تیر} = 100 \text{ cm}$$

برنامه CA2 قادر به تحلیل مسائل اندرکنش خاک و سازه در تغییر شکل‌های بزرگ است ولی این مسئله نسبتاً ساده از آن نظر اختیار شده است که جواب دقیق آن در ادبیات علمی وجود دارد [۱۲]. در واقع می‌توان نشان داد که این تیر پس از تغییر شکل، به صورت یک نیم



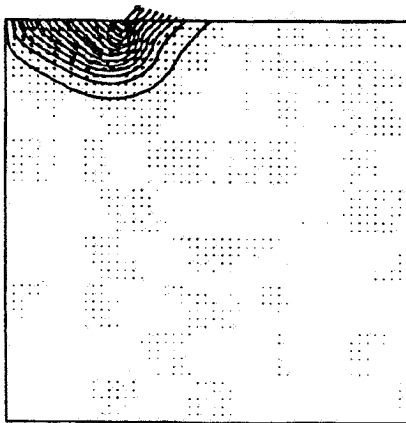
شکل ۱۶- شرایط مرزی در تیر یکسر گیردار



۱۷- شکل تغییر شکل یافته تیر

مثال (۵):

شکل ۱۸- مقایسه جوابهای عددی و تحلیلی شکل تغییر شکل یافته تیر



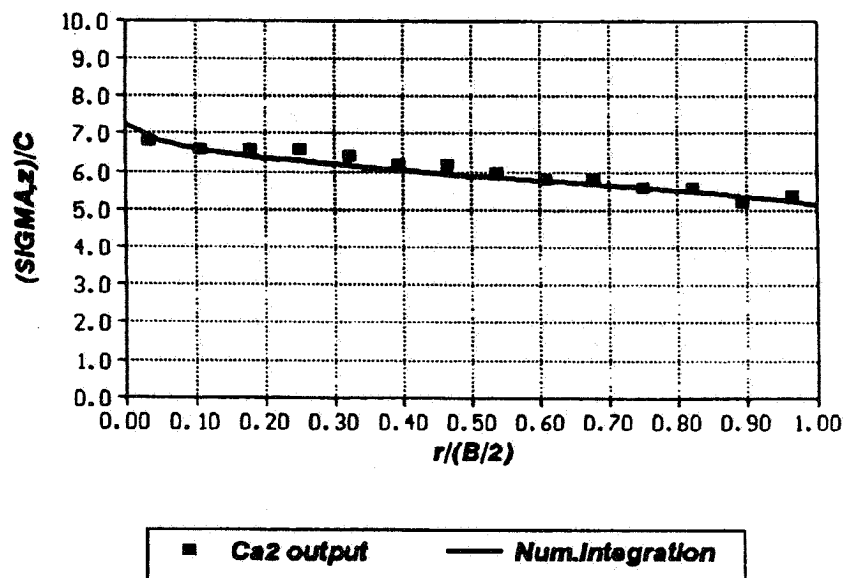
شکل ۱۹- بردارهای سرعت و کانتورهای مؤلفه X سرعت در مسئله فشردن پی در خاک

توسط برنامه CA2 را بررسی می‌کند. یک مغار کروی به شعاع 5.5 m تحت فشار داخلی و ناگهانی 1000 Pa قرار می‌گیرد. برای آنکه موج ایجاد شده امکان حرکت در محیط بینهایت را داشته باشد، مرزهای خارجی ناحیه مورد تحلیل را آرام فرض می‌کنیم. محیط مورد نظر دارای رفتار الاستیک خطی با خصوصیات مکانیکی زیر است:

تحلیل مسائل ظرفیت باربری پی‌ها، از مسائل مهم در مهندسی خاک است. در این مثال، یک پی دایره‌ای صلب به شعاع 1.4 m بداخل خاک فشرده می‌شود. خاک را یک محیط الاستیک-پلاستیک کامل موهر-کولمب با چسبندگی $C=5000 \text{ kg/m}^2$ و اصطکاک داخلی صفر فرض می‌کنیم. این مسئله، یک مسئله شرایط مرزی با تقارن محوری است. پس از فشردگی کامل پی در خاک، تنشهای زیر پی به حالت پایدار در می‌آیند. بردارهای سرعت و کانتورهای مؤلفه افقی سرعت نهایی در خاک که مبین جاری شدن ماده در حوالی محل استقرار پی هستند، در شکل (۱۹) آمده‌اند. برای کنترل صحت عملکرد برنامه، توزیع تنش عمودی در زیر پی (که نسبت به چسبندگی خاک نرمالیزه شده است) در برابر فاصله از مرکز پی (که نسبت به شعاع پی بدون بعد شده) ترسیم شده است، شکل (۲۰). در این شکل، جوابهای به دست آمده از روش انتگرالگیری عددی که در واقع روشی نیمه دقیق است نیز آورده شده‌اند [۱۳] که مبین صحت نتایج برنامه هستند. لازم به توضیح است که در مسئله حل شده، به علت تقارن، تنها نصف مسئله المان بندی شده است.

مثال (۶):

این مثال، صحت تحلیل دینامیکی مسائل با تقارن محوری

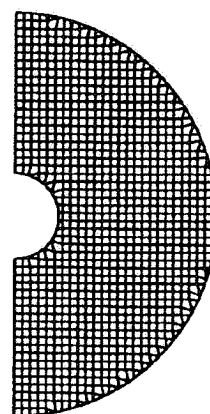


شکل ۲۰- مقایسه نتایج تحلیلی و عددی توزیع تنش نرمال در زیر پی در حالت حدی

در پاسخ ایجاد شده، نوسانات اضافی وجود دارند و بنابراین مرزهای آرام تنها بطور تقریبی قادر به جذب موج ورودی هستند. البته با ریزتر کردن المانهای به کار رفته می توان دقت نتایج را بالا برد.

مثال (۷):

یکی از مسائل مهم در تحلیل پایداری شیروانیها، بررسی مقدار جابه جایی دائمی آنها در اثر بارهای دینامیکی است. در اثر بار زلزله، ضریب اطمینان بر روی یک سطح لغزش دلخواه به صورت تابعی از زمان تغییر می کند. در صورتی که مقدار این ضریب اطمینان در طول وقوع زلزله بزرگتر از یک باشد، مشکلی ایجاد نخواهد شد ولی چنانکه ضریب اطمینان به دست آمده در مواقعی کوچکتر از یک شود، بررسی بیشتری را می طلبد. به واقع کوچکتر از یک بودن ضریب اطمینان در حین زلزله، در حالت کلی مؤید آن نیست که یک شیروانی در خطر ریزش است. نکته مهم آن است که معمولاً مدت زمانی که شیروانی در وضعیت با ضریب اطمینان کوچکتر از یک قرار دارد آن قدر کوتاه است که جابه جایی دائمی ایجاد شده در گوه لغزش ممکن است ناچیز باشد. برای بررسی این موضوع و اطمینان از کوچک بودن جابه جایی دائمی شیب، معمولاً سه روش کلی وجود دارد:



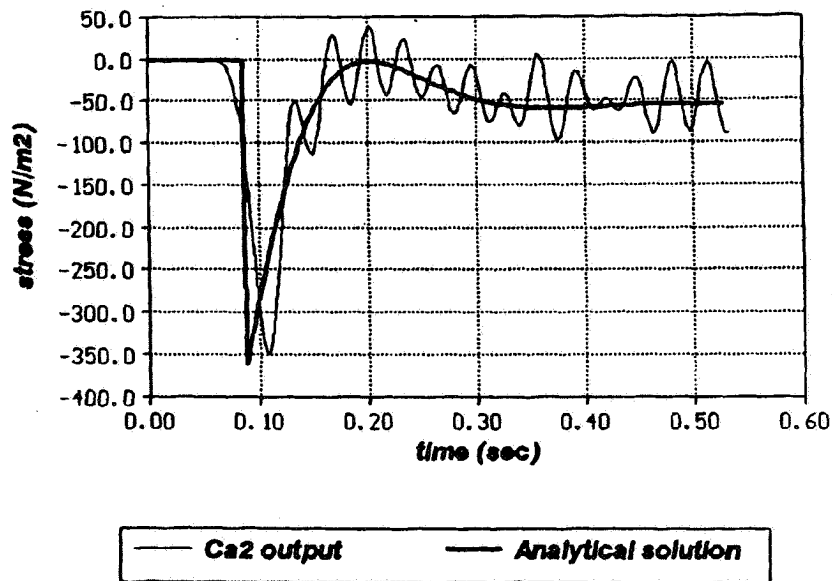
شکل ۲۱- شبکه محاسباتی در تحلیل دینامیکی یک مغار کروی

مدول الاستیسیته = $2 \times 10^7 \text{ Pa}$

جرم مخصوص = 2000 kg/m^3

ضریب پواسون = 0.2

نحوه المان بندی محیط در شکل (۲۱) نشان داده شده است. پس از تحلیل مسئله، تغییرات مؤلفه تنش در المانی که در فاصله 15 m از مرکز مغار قرار دارد در برابر زمان ترسیم شده است، شکل (۲۲) و با جواب دقیق قابل مقایسه است [۱۴]. همچنان که دیده می شود موج تقریباً پس از 0.1 sec به محل المان مورد نظر رسیده است. از شکل (۲۲) دیده می شود که



شکل ۲۲- مقایسه نتایج تحلیلی و عددی تنش شعاعی

که تا حدودی در ارتباط با شبیهای سنگی که دارای سیستم درز مشخص‌اند به کار گرفته شده است ولی این شیوه از تحلیل را می‌توان به ترتیبی که در ادامه این مقاله و مثال حل شده پیشنهاد شده است برای شبیهای خاکی نیز به کار گرفت. ابتدا یک سطح لغزش دلخواه برای شیب خاکی در نظر گرفته می‌شود. این سطح لغزش به واقع شیب مورد تحلیل را به دو قطعه مجزا تقسیم می‌کند به طوری که این دو قطعه از طریق فنرها و لغزنده‌ها با یکدیگر اندرکنش دارند.

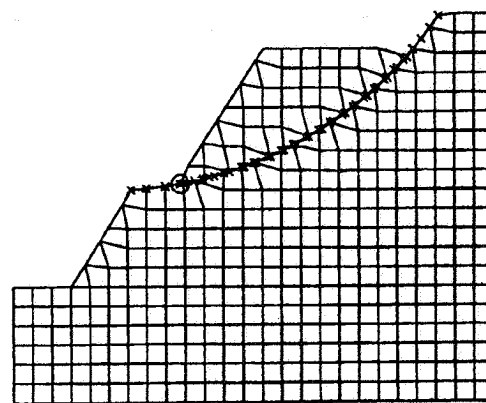
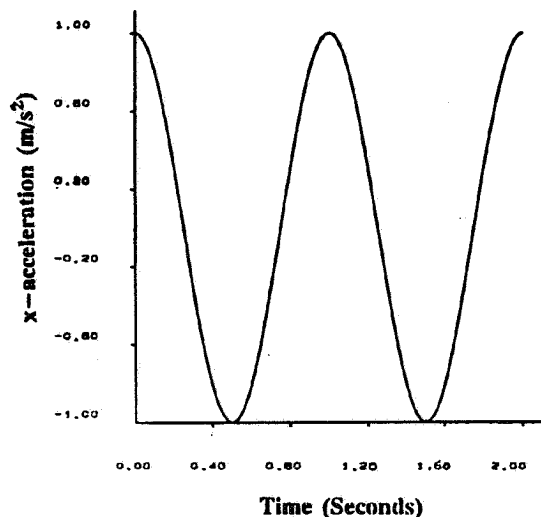
حال تحت اثر زلزله مورد نظر، تحلیل دینامیکی برای محیط ناپیوسته بالا صورت می‌گیرد. بدین وسیله، جابه‌جایی دائمی شیب را می‌توان به دست آورد و با مقدار مجاز طراحی مقایسه کرد. امتیاز این روش در آن است که مد تخریب توسط سیستم انتخاب می‌شود به طوری که در حین تحلیل، یک مد لغزشی ممکن است به چرخشی و یا بالعکس تبدیل شود. ایده جالب جدیدی که می‌تواند در این زمینه ارائه شود آن است که برای یافتن گوه ناپایداری که بیشترین لغزش را به دست دهد می‌توان سطوح لغزش متفاوتی را فرض کرد تا سطح لغزشی که بیشترین جابه‌جایی را دارد یافته شود. باید توجه داشت که این سطح لغزش بحرانی از دیدگاه سینماتیکی، ممکن است در حالت کلی بر سطح لغزش با کوچکترین ضریب اطمینان استاتیکی منطبق نباشد. به عبارت دیگر می‌توان دو سطح

۱- روش نیومارک [۱۵]، ۲- روش اجزای محدود، ۳- روش اجزای مجزا^۵

روش نیومارک یک روش کلاسیک برای یافتن جابه‌جایی دائمی شبیها تحت بارهای دینامیکی است. در این روش، ابتدا شتاب جاری شدن شیب یعنی شتاب معادل افقی که سبب ایجاد تعادل حدی شیب می‌شود به دست می‌آید. سپس شتاب زلزله طراحی با شتاب جاری شدن مقایسه شده و در صورتی که شتاب زلزله بزرگتر از شتاب جاری شدن شیب باشد با انتگرالگیری عددی از اختلاف این دو شتاب، سرعت و سپس جابه‌جایی دائمی شیب به دست می‌آید. این روش معمولاً منجر به نتایج قابل قبولی می‌شود. البته در صورتی که فرکانس عامل ارتعاش شیب، نزدیک به فرکانس طبیعی شیب باشد، تشدید اتفاق می‌افتد و روش نیومارک معمولاً در مقایسه با روشهای دقیقتر، جوابهای مناسبی را ارائه نمی‌دهد.

روش اجزای محدود غیر خطی روش دیگری برای یافتن جابه‌جایی دائمی شبیهاست. نقطه ضعف این روش در آن است که در صورتی که میزان جابه‌جایی ایجاد شده بزرگ باشد، تغییر شکل زیادی در شبکه محاسباتی ایجاد می‌شود و نتایج ممکن است خیلی قابل اتکا نباشد.

روش سوم، واقعیت‌ترین روش در میان روشهای تحلیل بالاست



شکل ۲۳- شبکه عددی در تحلیل لغزشی دائمی یک شیب خاکی

شکل ۲۴- رکورد شتاب برشی اعمالی در قسمت تحتانی شیب خاکی

شتاب اعمالی در قسمت تحتانی سیستم و محیط آزاد اطراف آن، برای مدت دو ثانیه اعمال می شود ولی تحلیل برای مدت 4.7 sec ادامه می یابد. به علت به کارگیری میرایی ریلی در مدل به کار گرفته شده، سیستم پس از 4.7 sec به تعادل می رسد و لغزش بلوک، ادامه نمی یابد. از شکل (۲۵) دیده می شود که بلوک لغزنده، دارای مقداری لغزش دائمی است. این حقیقت با مشاهده تغییرات مؤلفه x جابه جایی گره فوقانی در بلوک لغزنده با زمان کاملاً مشهود است، شکل (۲۶). در واقع گره فوقانی بلوک لغزنده دارای جابه جایی افقی و دائمی به مقدار 1.76 m است.

۷- نتیجه گیری

مدل کردن عددی، وسیله ای مناسب برای بررسی و تحلیل مکانیکی مسائل مرتبط با ژئومکانیک است. این موضوع به خصوص با توجه به فراوانی و قیمت نسبتاً مناسب رایانه های شخصی بیشتر جلب توجه می کند. برنامه رایانه ای CA2، برنامه ای است که براساس روش تفاضل محدود صریح نوشته شده است و قادر به تحلیل محیطهای پیوسته و ناپیوسته در وضعیتهای استاتیکی و دینامیکی است. در این مقاله ضمن بررسی بعضی از روابط ریاضی و عددی مرتبط با این برنامه، حل چند مثال کاربردی ارائه شده است. تحلیل این گونه مسائل در مقایسه با روشهای آزمایشگاهی و مدلهای فیزیکی باعث می شود تا با مخارج کمتر و سرعت بیشتر بتوان رفتار سیستمهای ژئوتکنیکی پیچیده را

بحرانی برای یک شیب تصور کرد که یکی از آنها از روشهای تعادل حدی و دیگری از روشهای حرکتی به دست می آید.

از آنجا که در برنامه CA2، امکان ایجاد سطوح درز غیر مستوی وجود دارد، در مثال آخر به تحلیل یک شیب خاکی تحت اثر زلزله و یافتن جابه جایی آن به شیوه بحث شده بالا می پردازیم. شبکه محاسباتی، به همراه سطح درز غیر مستوی آن، در شکل (۲۳) نشان داده شده است.

خصوصیات مکانیکی خاک که برای سادگی دارای رفتار

الاستیک فرض شده است به قرار زیر است:

مدول الاستیسیته خاک = 10^8 Pa

چگالی = 2000 kg/m^3

ضریب پواسون = 0.2

برای درز، خصوصیات زیر فرض می شوند:

سختی برشی = سختی نرمال = 10^6 Pa/m

چسبندگی = 0

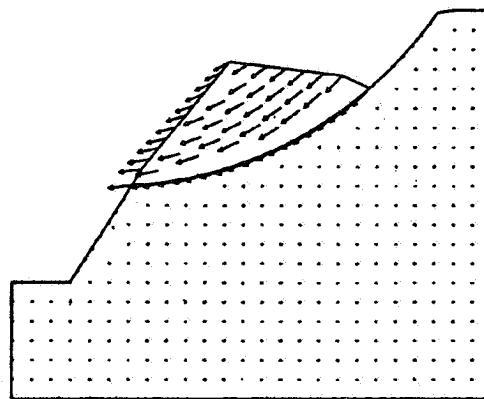
زاویه اصطکاک = 40°

مقاومت کششی = 0

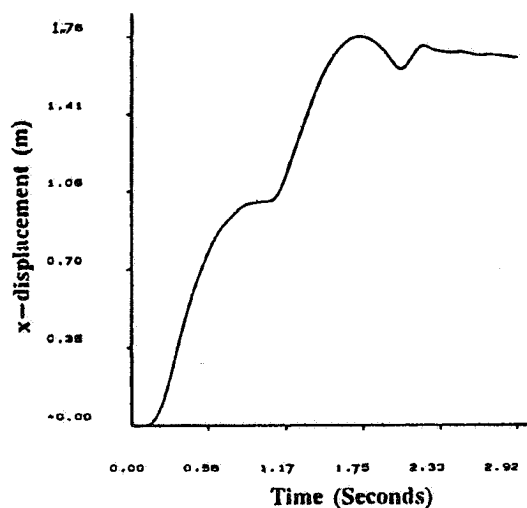
ابتدا اجازه داده می شود که این سیستم تحت وزن خود به حالت تعادل استاتیکی برسد. حال یک رکورد شتاب کسینوسی مطابق شکل (۲۴) به قسمت تحتانی سیستم، به صورت برشی اعمال می شود. مرزهای محیط آزاد در دو طرف شیب ایجاد می شوند تا حرکت ارتعاشی محیط بی نهایت اطراف شیب را مدل نمایند، در غیراین صورت جوابهای به دست آمده قابل اتکا نخواهند بود.

مدلسازی و پیش‌بینی کرد و در امر پایداری سازه‌های خاکی و سنگی با دقت بالاتر و بیشتری به نتیجه‌گیری و ارزیابی اقدام کرد. در انتهای مقاله، یک روش جدید برای یافتن جابه‌جایی دائمی شیبهای خاکی تحت اثر بار زلزله پیشنهاد شده است. از طریق به کارگیری روش ارائه شده، می‌توان با جستجو در میان سطوح دایره‌ای دلخواه، سطح لغزش بحرانی را که بیشترین جابه‌جایی تحت یک زلزله به خصوص را دارد به دست آورد. این سطح بحرانی سینماتیکی، لزوماً بر سطح لغزش بحرانی استاتیکی که از روشهای تعادل حدی به دست می‌آید انطباق ندارد. از آنجا که برنامه CA2، یکی از محدود برنامه‌های رایانه‌ای است که قادر به ایجاد سطوح لغزش غیر مستوی است، تحقیقات بعدی در این زمینه را می‌توان به کمک این برنامه ادامه داد.

لازم به توضیح است که همچنانکه در ابتدای مقاله آمده است برنامه رایانه‌ای ارائه شده قادر به تحلیل کلاسه‌های متنوعی از مسائل است که بیان مثال و مقایسه با نتایج موجود در ادبیات علمی برای تمام این موارد در قالب این مقاله امکانپذیر نیست و بنابراین تنها شمه‌ای از تواناییهای برنامه در این مختصر ارائه شده است.



شکل ۲۵- شکل تغییر شکل یافته و بردارهای جابه‌جایی در زمان ۴/۷۱ ثانیه



شکل ۲۶- تغییرات جابه‌جایی افقی بلوک لغزنده در برابر زمان

واژه نامه

- | | | |
|---|-------------------------------|----------------------------|
| 1. Continuum analysis,
2-dimensional | 2. traction stress | 4. lumped mass |
| | 3. explicit finite difference | 5. distinct element method |

مراجع

- Cundall, P. and Board, M., "A Microcomputer Program for Modelling Large-Strain Plasticity Problems," Numerical Methods in Geomechanics (Innsbruck), Swoboda(ed.), Balkema, pp.2101-2108, 1988.
- فخیمی، ا.ع. "تئوری و راهنمای نرم‌افزار CA2 - گونه 2.00" مرکز تحقیقات ساختمان و مسکن - تهران - ایران - ۱۳۷۶.
- Nagtegaal, J. C., Parks, D. M., and Rice, J. R., "On Numerically Accurate Finite Element Solutions in Fully - Plastic Range," *Comp. Meth. in Appl. Mech. & Eng.*, Vol. 4, pp. 153-177, 1974.
- Marti, J., and Cundall, P., "Mixed Discretization Procedure for Accurate Solution of Plasticity Problems," *Int. J. Num. and Anal. Methods in Geomechanics*, Vol. 6, pp. 129-139, 1982.
- Bazant, Z.P., "Instability, Ductility and Size Effect in Strain Softening Concrete," *ASCE, Journal of the Engineering Mechanics Division*, Vol. EM2,

- pp. 331-344, 1976.
6. Bazant, Z.P. (Edt), *Fracture Mechanics of Concrete Structures*, Report by ACI Committee 446, Elsevier Applied Science, pp. 5-140, 1992.
 7. Bazant, Z.P., and Pijaudier-Cabot, G., "Non-local Continuum Damage, Localization Instability and Convergence," *Journal of Applied Mech.*, Vol. 55, pp. 287-293, 1988.
 8. Vermeer, P.A., and De Borst, R., "Non-Associated Plasticity for Soils, Concrete and Rock," *Heron*, Vol. 29, No. 30, 1984.
 9. Fakhimi, A.A., "Numerical Modeling of Jointed Media," *Proceedings of 4th International Conference on Civil Eng.*, Sharif University of Technology, Tehran, Iran, Vol. II, pp. 130-136, 1997.
 10. Mabsout, E.M., Reese, L.C., and Tassoulas, L., "Study of Pile Driving by Finite Element Method," *Journal of Geotechnical Engineering*, Vol. 121, No. 7, 1995.
 11. Lysmer, J., and Kuhlemeyer, "Finite Dynamic Model for Infinite Media," *J. Eng. Mech.*, 95 (EM4), pp. 859-877, 1969.
 12. Saje, M., and Srpacic, S., "Large Deformation of In-Plane Beam," *Int. J. Solids Structures*, Vol. 21, pp. 1181-1195, 1985.
 13. Chen Wai-Fah, *Limit Analysis and Soil Plasticity*, Elsevier Scientific Publishing Company, 1975.
 14. Achenbach, J.D., *Wave Propagation in Elastic Solids*, North-Holland, 1987.
 15. Newmark, N. M., "Effects of Earthquakes on Dams and Embankments," *Geotechnique*, Vol. 15, pp. 135-160, 1964.