

## ΣΥΝΘΕΤΙΚΕΣ ΕΔΑΦΙΚΕΣ ΚΙΝΗΣΕΙΣ ΚΑΙ ΦΑΣΜΑΤΑ ΣΧΕΔΙΑΣΜΟΥ ΣΤΗΝ ΘΕΣΗ ΚΑΤΑΣΚΕΥΗΣ ΤΟΥ ΝΕΟΥ ΝΟΜΑΡΧΙΑΚΟΥ ΝΟΣΟΚΟΜΕΙΟΥ ΚΕΡΚΥΡΑΣ\*

ΣΩΚΟΣ Ε.<sup>1</sup>

### ΠΕΡΙΛΗΨΗ

Χορηφιοποιώντας μία σειρά μεθόδων υπολογίστηκαν, ειδικά για τη θέση κατασκευής του Νέου Νομαρχιακού Νοσοκομείου της Κέρκυρας, φάσματα και κινήσεις σχεδιασμού. Λογικά υπολογίστηκαν η οειδική επικινδυνότητα της περιοχής χορηφιοποιώντας ένα μοντέλο οειδικών πηγών. Στη συνέχεια χορηφιοποιώντας οποχιοτικές και αιτιοχαρακτικές μεθόδους υπολογίστηκαν οι πιθανές κινήσεις στο υπόβαθρο της περιοχής, λαμβάνοντας ως' άριθμον τα χαρακτηριστικά της οειδικής πηγής και του μέσου διάδοσης. Ένα εδαφικό μοντέλο της περιοχής κατασκευάστηκε συνδυάζοντας οτοιχεία από γεωφυσικές και γεωτεχνικές μιλέτες. Χορηφιοποιώντας το μοντέλο αυτό υπολογίστηκε, η επίδραση των επιφανειακών στρωμάτων στη οειδική κίνηση στο υπόβαθρο. Βρέθηκε έτσι ένας μέσος συντελεστής ενίσχυσης για την περιοχή και χορηφιοποιήθηκε στον υπολογισμό του φάσματος σχεδιασμού κατά NEAK, από το φάσμα αυτό τέλος, υπολογίστηκε το αντίστοιχο επιταχυνούσχαραγματικό σχεδιασμό.

### ABSTRACT

Site specific design motions have been derived at the construction site of the new National hospital of Corfu, Western Greece. A Probabilistic Seismic Hazard Analysis was contacted, taking into account the detailed seismotectonic features of the region. The relevant contribution of all the seismic sources, affecting the site, to the total seismic hazard was clarified. By combining stochastic and deterministic methodologies, the expected basement acceleration time histories have been constructed taking into consideration both source and path effects. The results from a detailed shallow seismic reflection investigation were combined with data from geotechnical investigations. The site's model was constructed in this way and was used in calculating the effect of the upper layers on the previously calculated, expected ground motions at the site. The amplification factor for the site was computed and the modified site specific design spectrum was computed according to the new Building Code of Greece. Finally the acceleration time history corresponding to the previous design spectrum was computed in order to be used in the dynamical analysis of the building.

**ΑΞΕΣΙΣ ΚΛΕΙΔΙΑ:** Φάσμα σχεδιασμού; οειδική επικινδυνότητα; φάσμα απόκρισης; Αντιστροφικός κανονισμός.

**KEY WORDS:** Design Spectrum; seismic hazard; response spectrum; Building Code.

### 1. ΕΙΣΑΓΩΓΗ

Είναι γνωστό ότι οι τοπικές εδαφικές συνθήκες σε μια θέση επηρεάζουν την εδαφική κίνηση κατά την διάρκεια ενός σεισμού και είναι δυνατόν να μεταβάλουν κατά πολὺ τόσο το πλάτος της όσο και το

\* SYNTHETIC GROUND MOTIONS AND DESIGN SPECTRA AT THE BUILDING SITE OF CORFU NEW PREFECTURAL HOSPITAL

<sup>1</sup> Φημισική Βιβλιοθήκη "Θεόφραστος" - Τμήμα Γεωλογίας - Α.Π.Θ.

Πανεπιστήμιο Πατρών, Τμήμα Γεωλογίας, Εργαστήριο Στρωματολογίας, Ριό 26110, Πατρα

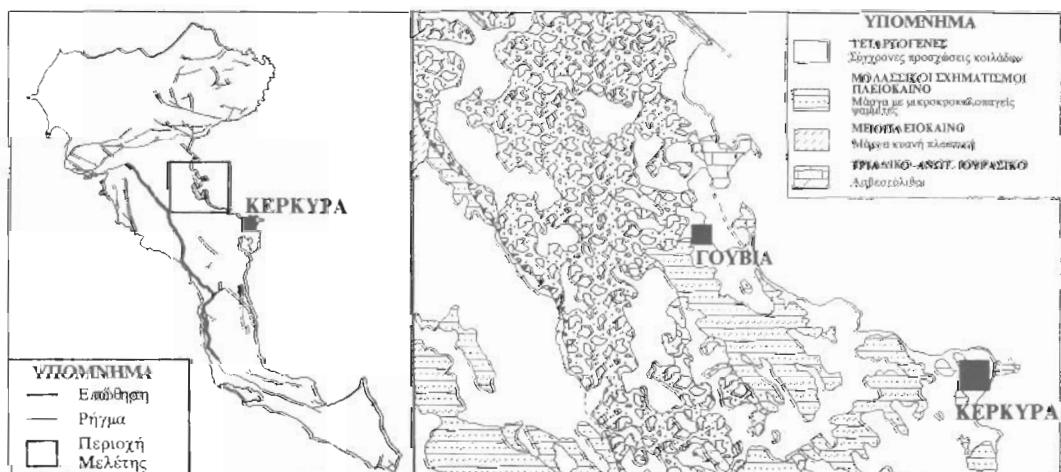
συχνοτικό της περιεχόμενο (Τσελέντης 1997). Αυτή η επίδραση πρέπει να συνυπολογίζεται κατά τον Αντισεισμικό Σχεδιασμό ενός κτιρίου, μαζί με τους άλλους δύο παράγοντες που επιδρούν στην εδαφική κίνηση, τα χαρακτηριστικά της σεισμικής εστίας και τα χαρακτηριστικά του μέσου διάδοσης.

Στην εργασία αυτή παρουσιάζεται η διαδικασία που ακολουθήθηκε στον σχεδιασμό των εδαφικών κινήσεων για την περιοχή ανέγερσης του Νέου Νομαρχιακού Νοσοκομείου της Κέρκυρας (Ν.Ν.Κ.).

Το νοσοκομείο πρόκειται να ανεγερθεί στα περίχωρα της πόλης, στην περιοχή Γουβιά (Σχ.1). Η διαδικασία που ακολουθήθηκε στον υπολογισμό των συνθετικών εδαφικών κινησεων για την περιοχή είναι η ακόλουθη. Αρχικά, το σεισμοτετρονικό καθεστώς της ευρύτερης περιοχής εξετάστηκε και καθορίστηκαν οι σεισμικές πηγές που είναι ικανές να προκαλέσουν σημαντικές εδαφικές κινήσεις στην περιοχή. Στην συνέχεια με την χοήση στοχαστικών και αιτιολογιατικών μεθόδων υπολογίστηκαν συνθετικές εδαφικές κινήσεις στο υπόβαθρο της περιοχής, για τις σεισμικές πηγές που από το προηγούμενο στάδιο θεωρήθηκαν σαν πιο σημαντικές. Τέλος ένα μονοδιάστατο μοντέλο των εδαφικών στοιχιώτων, για την περιοχή ανέγερσης του Ν.Ν.Κ. κατασκευάστηκε, συνδιέζοντας γεωτεχνικές και γεωφυσικές μεθόδους. Με βάση το μοντέλο αυτό υπολογίστηκε η επίδραση των ανιώτερων εδαφικών στοιχιώτων στην σεισμική κίνηση στο υπόβαθρο και χρησιμοποιήθηκε για να διορθωθούν κατάλληλα τα φάσματα σχεδιασμού που προτείνει ο Νέος Αντισεισμικός Κανονισμός (NEAK) για την περιοχή.

## 2. ΓΕΩΛΟΓΙΑ - ΝΕΟΤΕΚΤΟΝΙΚΗ ΤΗΣ ΠΕΡΙΟΧΗΣ

Η ευρύτερη περιοχή της Κέρκυρας ανήκει στο ΒΑ τμήμα της περιοχής σύγχρονης της Αποίνιας πλάκας με την πλάκα του Αιγαίου. Αρχετοί εφευνητές παρουσιάζουν την Κέρκυρα σαν το σημείο αλλαγής των χαρακτηριστικών της τεκτονικής από καταβίθιση οικεάνιου φλοιού σε σύγχρονη ηπειρωτικού φλοιού (LePichon et al. 1995, Hatzfeld et al. 1995, King et al. 1983). Το νησί χαρακτηρίζεται από μία μεγάλη τεκτονική επώθηση (Σχ.1). Η επώθηση έχει διεύθυνση Β-Ν, βρίσκεται στο Λιντικό τμήμα του νησιού και όπως φαίνεται στο Σχ.1 διακόπτεται σε δύο σημεία από φάρματα με διεύθυνση Α-Δ, τα οποία παρουσιάζουν οριζόντια κίνηση, όπως δηλώνουν μετρήσεις στο ήπανθρωπο (Doutsos and Frydas 1994). Ανάλογα με την διακοπή της κύριας επώθησης μετοχούμε να χωρίσουμε το νησί σε τρία τμήματα, το Κεντρικό, το Νότιο και το Βόρειο. Στο Κεντρικό τμήμα της επώθησης παρατηρείται τεκτονισμός Μειοκανικής-Πλειοκανικής ηλικίας με χαρακτήρα ανατροφού, ενώ συντάχονται συνιζηματογενή φάρματα καινοτοκού χαρακτήρα. Στο Νότιο τμήμα παρατηρείται



Σχήμα 1: Τεκτονικός χάρτης της Κέρκυρας και γεωλογικός της περιοχής μελέτης.

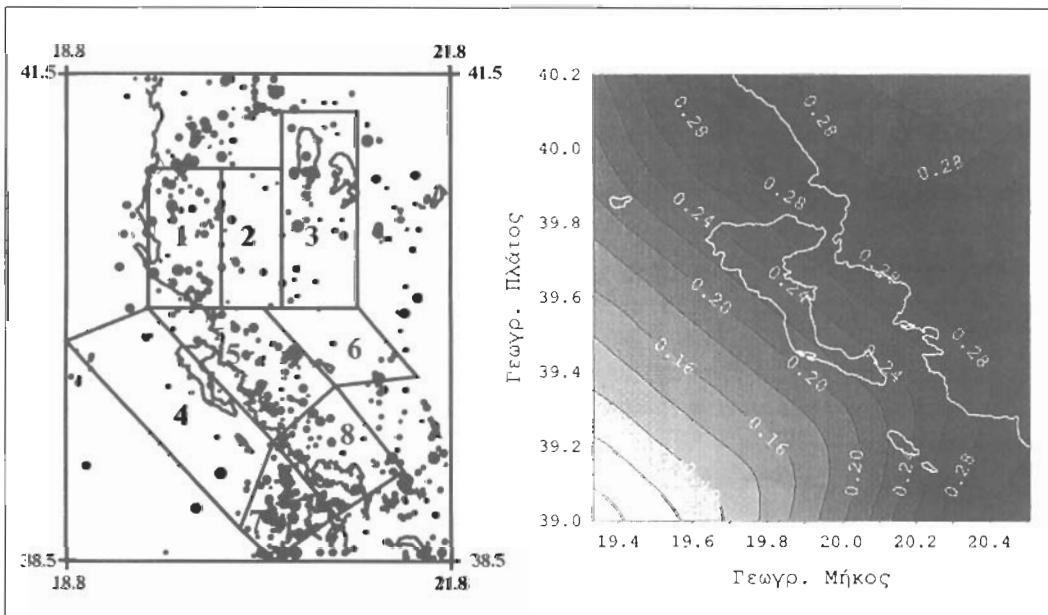
Figure 1: Tectonic map of the Kerkyra area and geological study of the region. Geology Department, A.P.O.

τεκτονισμός κατά την ίδια περίοδο με τις τεκτονικές δομές να ενεργοποιούνται ξανά κατά το Ολόκαινο. Η γεωλογία της περιοχής αυτής χαρακτηρίζεται από ανερχόμενους εβαπορούτες στη γραμμή επώμησης η οποία καλύπτεται από Μειοναντικές ενότητες. Στο Βόρειο τμήμα Πλειοχανικός τεκτονισμός είναι εμφανής. Το βόρειο άκρο της επώμησης τερματίζεται σε ένα ωρίμα οριζόντιας κίνησης με δεξιόστροφο χαρακτήρα. Η επώμηση δεν είναι ενεργή σήμερα αλλά η τεκτονική μετάβαση από το χαρακτήρα επώμησης σε εφελκυστικό περιβάλλον στα Βόρεια, δείχνει ότι καθορίζεται από το εν λόγω οριζόντιο ωρίμα που φαίνεται ενεργό.

Στο Σχ.1 παρουσιάζεται σε μεγέθυνση από το γεωλογικό χάρτη της Κέρκυρας (ΙΓΜΕ 1970) η περιοχή της πόλης της Κέρκυρας καθώς και η περιοχή ανέγερσης του Ν.Ν.Ν.Κ. Οπως φαίνεται και στον χάρτη οι επιφανειακοί γεωλογικοί σχηματισμοί στην περιοχή αποτελούνται από οινοχορεις προσχύσεις, κυρίως άμμους και άργιλου οι οποίοι υπέρχουνται των πλειοχανικών σχηματισμών που αποτελούνται κυρίως από μάρμαρες. Το γεωλογικό υπόβαθρο της περιοχής αποτελούν ιονιδασικοί ασβεστόλιθοι.

### 3. ΠΙΘΑΝΟΛΟΓΙΚΗ ΕΚΤΙΜΗΣΗ ΤΗΣ ΣΕΙΣΜΙΚΗΣ ΕΠΙΚΙΝΔΥΝΟΤΗΤΑΣ ΣΤΗΝ ΠΕΡΙΟΧΗ

Αρχικά έγινε ο υπολογισμός της σεισμικής επικινδυνότητας στην ειδύτερης περιοχής της Κέρκυρας. Χρησιμοποιήθηκε για το σκοπό αυτό μια πιθανολογική μέθοδος και ο αλγόριθμος SEISRISK III από τους Bender and Perkins 1987). Για τον υπολογισμό της επικινδυνότητας πρέπει αρχικά να καθοριστούν οι σεισμικές πηγές οι οποίες είναι δινατόν να επηρεάσουν την θέση μελέτης. Χρησιμοποιήθηκαν κυρίως οι σεισμικές πηγές οι οποίες έχουν προταθεί από τον Παπαζάχο 1990. Επίσης χρησιμοποιήθηκαν πρόσφατα σεισμολογικά και σεισμοτεκτονικά στοιχεία για τον καλύτερο καθορισμό τόσο των οριών των σεισμικών πηγών όσο και των παραμέτρων που τις περιγράφουν (Σχ.2α).



(α)

(β)

**Σχήμα 2:** α) Οι οιστομένες πηγές στον χρησιμοποιήθηκαν στην εκτίμηση της σεισμικής επικινδυνότητας όπως προτείνονται από τον Παπαζάχο 1990 και β) ισογειταχύνονται στο υπόβαθρο της περιοχής με 90% πιθαινότητα μη υπερβολής για τα επόμενα 50 χρόνια.

**Figure 2:** a) Seismic sources around the study area (Papazachos 1990) and b) isoacceleration curves for the area with 90% probability of not being exceeded in 50 years.

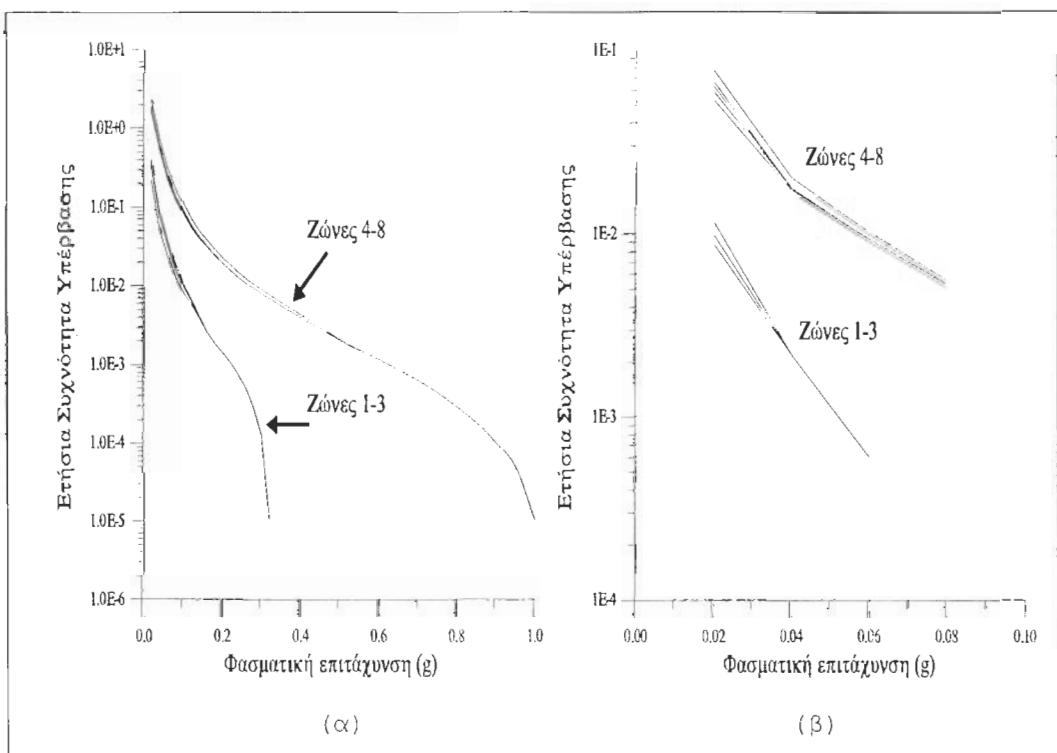
Τηγανική Βιβλιοθήκη "Θεόφραστος" - Τμήμα Γεωλογίας, Α.Π.Θ.

Για να γίνει κατανοητή η συνεισφοδά της κάθε οειδικής πηγής στην συνολική σεισμική επικινδυνότητα της θέσης ακολουθήθηκε η ανάλυση που προτείνεται από τον McGuire 1995. Υπολογίστηκε η σεισμική επικινδυνότητα για δύο συχνότητες, 1Hz και 10Hz και έγινε σύγχρονη των αποτελεσμάτων ώστε να διαπιστωθεί αν κάποια οειδική πηγή κυριαρχεί έναντι των άλλων, στην σεισμική επικινδυνότητα της θέσης ή εάν διαφορετικές πηγές κυριαρχούν καθώς μεταβάλλεται η συχνότητα που εξετάζουμε.

Για τον απολογισμό των συντελεστών της σχέσης Gutenberg -Richter (a, b) άλλα και τον μέγιστον για κάθε ζώνη αναφεύγοντας μεγέθους χοησμοποιηθήκε η τεχνική που έχει προταθεί από τους Kijko & Sellevoll 1989 με την οποία είναι δινατόν να συνδυασθούν λιτοσχετά και πρόσφατα στοιχεία για τον προσδιορισμό των πιο πάνω παραμέτρων. Τέλος οι σχέσεις εξασθένησης του χοησμοποιηθήκαν είναι αυτές που προτάθηκαν από τους Theodoulidis & Papazachos 1992, Theodoulidis & Papazachos 1994 για τη φαινοματική ταχύτητα (PSV) και τη φαινοματική επιτάχυνση (PVA).

Τα αποτελέσματα από την εκτίμηση της σεισμικής επικινδυνότητας της περιοχής παρουσιάζονται στα Σχ.3α και Σχ.3β. Οπως φαίνεται και στα πιο κάτω σχήματα οι ζώνες 4-8 και οι ζώνες 1-3 περιπτώσεις συνεισφέρουν περιοσότερο στην συνολική σεισμική επικινδυνότητα της περιοχής. Η παραπάνω ανάλυση επιτρέπει να περιορίσουμε την μελέτη μας σε αυτές τις πηγές μας και αυτές κυριαρχούν στην σεισμική επικινδυνότητα της περιοχής.

Τέλος με την ίδια μέθοδο που περιγράφαμε πιο πάνω προέκυψε και η μέγιστη οριζόντια επιτάχυνση, με 90% πιθανότητα μη ιτέργειασης για τα επόμενα 50 χρόνια, όπως προτείνεται από το Νέο Αντισεισμικό Κανονισμό και βρέθηκε ισημερινή με 0.24g για την περιοχή της Κέροντας (Σχ.2β).



**Σχήμα 3:** Διάγραμμα συνεισφοδά κάθε πηγής έχοντας στη συνολική σεισμική επικινδυνότητα για α)  $T=0.1\text{sec}$  και β)  $T=1\text{sec}$

**Figure 3:** a) Contribution to the hazard by source for  $T=0.1\text{sec}$  and β) Contribution to the hazard by source for  $T=1\text{sec}$ .  
Ψηφιακή Βιβλιοθήκη "Θεόφραστος" - Τμήμα Γεωλογίας, Α.Π.Θ.

## 4. ΣΥΝΘΕΤΙΚΕΣ ΕΔΑΦΙΚΕΣ ΚΙΝΗΣΕΙΣ ΣΤΟ ΥΠΟΒΑΘΡΟ

Για την ανάλυση της εδαφικής απόκρισης στην περιοχή χοησμοποιήθηκαν δύο επιτάχυνσις γραφήματα χαρακτηριστικά των κινήσεων που αναμένομε για την περιοχή.

Πιο συγκεκριμένα χοησμοποιήθηκε η καταγραφή του κύρουσιου σεισμού των Ηαξών στις 13/6/93, σαν αντιπροσωπευτική των ζωνών 4-5. Επιλέχθηκε η επιμήκης συνιστώσα του σεισμού αυτού, με μέγιστη επιτάχυνση  $\approx 0.15g$  στη θέση καταγραφής. Η συνιστώσα αυτή παρουσιάζει μέγιστη φασματική επιτάχυνση για μικρές περιόδους ( $0.1\text{-}0.5 \text{ sec}$ ).

Ακόμη χοησμοποιήθηκε και η καταγραφή ενός σεισμού σε αρχετά μεγάλη απόσταση ( $>100\text{km}$ ), χαρακτηριστική των ζωνών 7-8. Ο σεισμός αυτός είχε μέγεθος  $M_s=6.1$  και είχε καταγραφεί στα Χανιά στις 23/05/94, χαρακτηρίζεται από μέγιστη επιτάχυνση  $\approx 0.17g$  και στο φάσμα του κυριαρχούν οι μεγάλες περιόδοι ( $0.4\text{-}0.8\text{sec}$ ).

Ο δύο καταγραφές ενισχύθηκαν στα επίπεδα επιτάχυνσης που προέκυψαν από την μελέτη σεισμικής επικινδυνότητας, δηλαδή  $\approx 0.24g$ .

## 5. ΕΠΙ ΤΟΠΟΥ ΔΟΚΙΜΕΣ-ΕΡΕΥΝΕΣ

Κατά το στάδιο της Γεωτεχνικής έρευνας στη θέση μελέτης, ανοίχτηκαν δύο γεωτρήσεις και τέσσερα φρέατα. Σε όλες τις γεωτρήσεις έγιναν δοκιμές κρονοτεκνής διείσδυσης και ελήφθησαν δείγματα εδάφους. Τα δείγματα εδάφους υποβλήθηκαν σε δοκιμές κατάταξης και ταξινομήθηκαν κατά ASTM ενώ υπολογίστηκαν και το ινγρό φανόμενο βάρος τους. Λιατυχώς μόνο μία γεωτρήση έφτιασε έως το υπόβαθρο της περιοχής και για τον λόγο αυτό εκτελέστηκαν και γεωφυσικές έρευνες, ώστε να γίνει κατανοητή τόσο η μορφολογία του υπόβαθρου όσο και η κατανομή των ταχυτήτων των σεισμικών κυμάτων στην περιοχή.

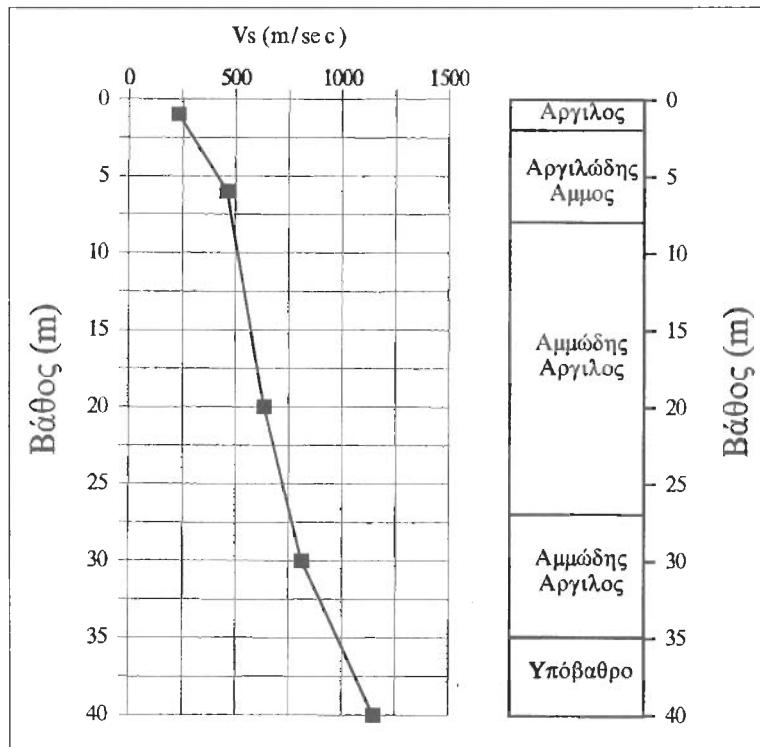
Οι γεωφυσικές μετρήσεις περιελάμβαναν ένα σεισμικό προφίλ ανάκλασης υψηλής ευκρίνειας και δύο προφίλ σεισμικής διάθλασης. Οι μετρήσεις έγιναν με την χοήση ενός ψηφιακού σεισμογράφου BISON SPECTRA 120 καναλιών και χοησμοποιώντας μεταλλική πλάκα και σφριγί βάρους 5 κιλών για την δημιουργία των σεισμικών κυμάτων.

Με βάση τα αποτελέσματα των γεωφυσικών μετρήσεων αλλά και τα αυτοτελέσματα των γεωτρήσεων το υπόβαθρο στη θέση μελέτης βρίσκεται σε ένα βάθος 35m.

## 6. ΑΝΑΛΥΣΗ ΣΕΙΣΜΙΚΗΣ ΑΠΟΚΡΙΣΗΣ

Σύμφωνα με το εδαφικό μοντέλο που προέκυψε στο προηγούμενο στάδιο υπολογίστηκε η μονοδιάστατη απόκριση των σχηματισμών στη θέση μελέτης στις δύο κινήσεις που επιλέχθηκαν πιο πάνω. Η κατανομή των σεισμικών ταχυτήτων με το βάθος υπολογίστηκε χοησμοποιώντας τα αποτελέσματα από την εφαρμογή της μεθόδου της σεισμικής διάθλασης αλλά και από τις ισχύουσες σχέσεις ανάμεσα στον αριθμό ακτύων της δοκιμής κρονοτεκνής διείσδυσης και της ταχύτητας των εγκαρφούσιων κυμάτων.

Για την ανάλυση της εδαφικής απόκρισης χοησμοποιήθηκε το πρόγραμμα SHAKE91 Sehnen et al<sup>11</sup>. Το πρόγραμμα SHAKE χοησμοποιεί την ισοδίναμη γραμμική μέθοδο για να υπολογίσει την απόκριση ενός αφθημού επίτετον εδαφικών στρωμάτων τα οποία υπέρχουν ενός ημιζώδου. Η ανάλυση έγινε χοησμοποιώντας τόσο το μοντέλο του Σχ.4 αλλά και το ίδιο μοντέλο χωρίς το πρώτο επιφανειακό στρώμα χειρηλής ταχύτητας το οποίο πρόκειται να αφαιρεθεί, σύμφωνα με τη Γεωτεχνική μελέτη. Τα αποτελέσματα που παρουσιάζονται στην εργασία αυτή δεν λαμβάνονται ως όψη το πρώτο στρώμα. Στο Σχ.5a,b παρουσιάζονται οι σεισμικές κινήσεις στο υπόβαθρο και στην επιφάνεια της θέσης μελέτης ενώ στο Σχ.6a,b τα αντίστοιχα φάσματα. Από τα φάσματα αυτά προκύπτει ένας λόγος ενίσχυσης για την περιοχή διαλογώντας το φάσμα της κίνησης στο υπόβαθρο με το αντίστοιχο στην επιφάνεια.



**Σχήμα 4:**  
Μεταβολή της ταχυτητας των εγκαρσίων κυμάτων με το βάθος, μοντέλο που χρησιμοποιήθηκε στην ανάλυση σεισμικής απόζωσης.

**Figure 4:**  
Variation of shear wave velocity with depth,  
used in the response analysis.

Τα αποτελέσματα από την ανάλυση σεισμικής απόζωσης συνοφρίζονται στον Ηίνακα 1 για τις δύο σεισμικές κυνηγεις που χρησιμοποιήθηκαν σαν διεγέρσις στο υπόβαθρο. Λίνεται η μέγιστη επιτάχυνση για κάθε σεισμικό τόσο στο υπόβαθρο όσο και στην επιφάνεια. Επίσης δίνεται η ιδιοπερίοδος της εδαφικής στήλης (T) και ο συντελεστής ενίσχυσης (A). Ο μέσος συντελεστής ενίσχυσης βρέθηκε ίσος με 1.4 και χρησιμοποιήθηκε για τον σχεδιασμό των φάσματος σχεδιασμού.

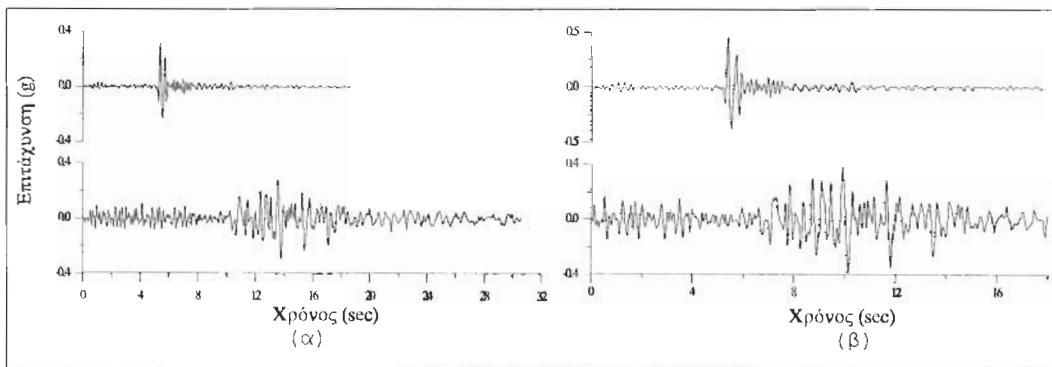
|            | Υπόβαθρο | Επιφάνεια | A    | T (sec) |
|------------|----------|-----------|------|---------|
| Σεισμός 1  | 0.45g    | 0.64g     | 1.43 | 0.4-0.9 |
| Σεισμός 2  | 0.29g    | 0.4g      | 1.38 | 0.4-0.8 |
| Μέσος όρος |          |           | 1.4  |         |

**Πίνακας 1.** Μέγιστες επιτάχυνσεις στο υπόβαθρο και στην επιφάνεια της θειοης μελέτης, συντελεστής ενίσχυσης και ιδιοπερίοδος για τις δύο σεισμικές διεγέρσεις.

**Table 1.** Peak accelerations at the bedrock and at the surface of the site, amplification ratio and period of maximum amplification for the two studied earthquakes.

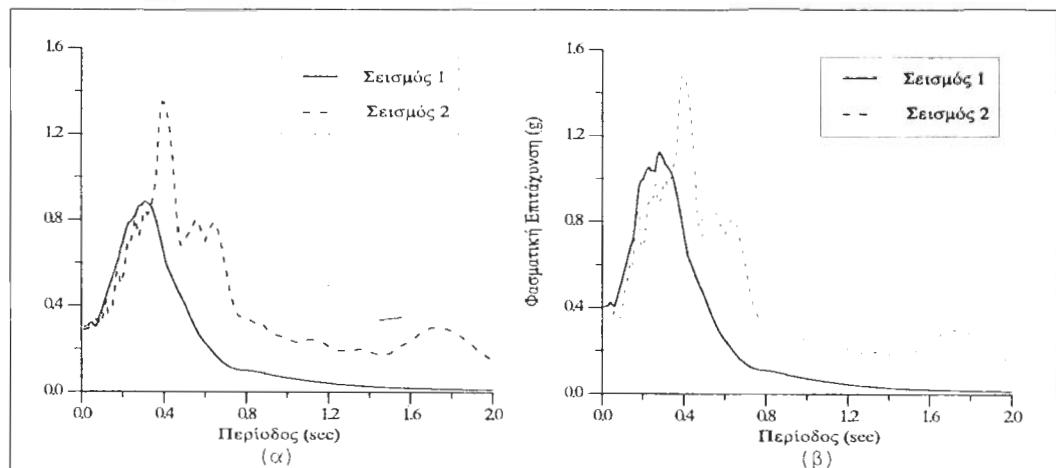
Για να ελεγχθούν τα αποτελέσματα της ανάλυσης έγιναν στη θέση μελέτης και μετρήσιες εδαφικού θορύβου. Χρησιμοποιήθηκε τόσο η γνωστή τεχνική των φασματειών λόγων σε σχέση με μία θέση αναφοράς στο υπόβαθρο όσο και η σχετικά πρόσφατη τεχνική του λόγου της οριζόντιας συνιστώσας προς την κατασκόντη πιο γνωστή και σαν τεχνική Nakamura (Nakamura 1989). Τα αποτελέσματα συμφωνούν αρκετά καλά με τα αποτελέσματα της ανάλυσης σεισμικής απόζωσης ως προς την περίοδο που έχουμε την ενίσχυση όχι όμως τόσο καλά ως προς το συντελεστή ενίσχυσης κάτι που εχει επισημανθεί και από άλλους ερευνητές.

Ψηφιακή Βιβλιοθήκη "Θεόφραστος" - Τμήμα Γεωλογίας, Α.Π.Θ.



**Σχήμα 5:** α) Επιτάχυνοντα φάσματα στο υπόβαθρο και β) στην επιφάνεια για τις δύο σεισμικές διεγέρσεις που χρησιμοποιούμεθαν στην ανάλυση.

Figure 5: a) Accelerograms at the bedrock and b) at the surface for the two earthquakes used in the analysis.



**Σχήμα 6:** Φάσμα απόχρονης για τις δύο σεισμικές διεγέρσεις α) στο υπόβαθρο, β) στην επιφάνεια.

Figure 6: Response spectrum for the two earthquakes at a) the bedrock and b) the surface.

## 7. ΦΑΣΜΑ ΣΧΕΔΙΑΣΜΟΥ ΣΥΜΦΩΝΑ ΜΕ ΤΟΝ ΝΕΑΚ

Σύμφωνα με το Νέο Αντισεισμικό Κανονισμό (NEAK) το έλαστικό φάσμα απόχρονης δίνεται από την παρακάτω εξίσωση:

$$A\beta_d(T) = \begin{cases} A\beta_0 & \text{for } T < T_2 \\ A\beta_0 (T_2/T)^{2/3} & \text{for } T_2 < T \end{cases}$$

όπου  $A$  είναι η επιτάχυνση στην επιφάνεια,  $\beta_0$  είναι ένας συντελεστής ενίσχυσης,  $T_2$  είναι η χαρακτηριστική περίοδος του φασματού,  $\beta_d$  είναι το τροποποιημένο ελαστικό φάσμα και  $T$  η περίοδος.

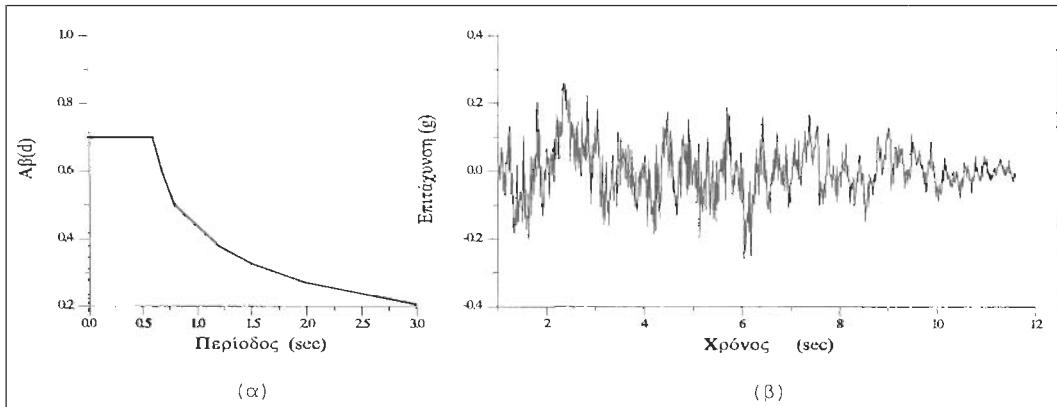
Από την προηγούμενη ανάλυσή μας αν πολλαπλασιάσουμε τα 0.24g στο υπόβαθρο με 1.4 συντελεστή ενίσχυσης προκύπτει μια επιτάχυνση  $A$  ίση με 0.33g στην επιφάνεια. Η τιμή της επιτάχυνσης που χρησιμοποιείται στο σχεδιασμό του φασματού είναι η "ενεργός" επιτάχυνση και ισούται με το 80% της παρατάνω τιμής δηλαδή 0.26g.

Η περίοδος  $T_2$  δίνεται από το NEAK σύμφωνα με τις εδαφικές συνθήκες στη θεοη θεμελίωσης και βρέθηκε ίση με 0.6sec. Τέλος ο συντελεστής,  $\beta_0$  δίνεται επίσης από το NEAK και είναι ίσος με 2.5.

Η τιμή αυτή μεταβλήθηκε επίσης ώστε να συμφωνεί με τις τοπικές εδαφικές συνθήκες και έπειτε σύμφωνα με την ανάλυση σεισμικής απόχρονης να ενισχυθεί κατά 20%. Το τελικό φάσμα σχεδιασμού παρουσιάζεται στο Σχ. 7a.

Ψηφιακή Βιβλιοθήκη "Θεόφραστος" - Τμήμα Γεωλογίας, Α.Π.Θ.

Αφού υπολογίσαμε το φάσμα σχεδιασμού χρησιμοποιήθηκε η μέθοδος των Gasparini & Vanmarcke 1976 ώστε να υπολογιστεί ένα σεισμόγραμμα συμβατό με το φάσμα αυτό. Το αποτέλεσμα παρουσιάζεται στο Σχ. 7β



**Σχήμα 7:** α) Προτεινόμενο φάσμα σχεδιασμού και β) αντίστοιχο σεισμόγραμμα.

**Figure 7:** a) Proposed design spectra and β) corresponding seismogram.

## ΕΥΧΑΡΙΣΤΙΕΣ

Η μελέτη αυτή χορηγαστοδοτήθηκε από τη Δημόσια Επιχείρηση Ανέγερσης Νοσηλευτικών Μονάδων (ΑΕΗΑΝΟΜ). Ο συγγραφέας ευχαριστεί επίσης τον Αναπλ. Καθηγητή κ. Α. Τσιλέντη για την πολύτιμη βοήθειά του, κατά την πραγματοποίηση αυτής της εργασίας.

## ΒΙΒΛΙΟΓΡΑΦΙΑ

- BENDER B.K. AND PERKINS D.M. 1987. SEISRISK III A computer program for seismic hazard estimation, U.S.Geological Survey Bulletin 1772, 82p.
- DOUTSOS TH. and FRYDAS D. 1994. The Corfu thrust (Greece). C.R. Acad. Sci. Paris, t.318, series II, 659-666.
- GASPARINI D.A. and VANMARCKE E.H. 1976. Simulated earthquake motions compatible with prescribed response spectra, Evaluation of Seismic Safety of Buildings, Report No. 2.
- HATZFELD D., KASSARAS I., PANAGIOTOPoulos D., AMORESE D., MAKROPOULOS K., KARAKAISIS G and COUTANT O. 1995. Microseismicity and strain pattern in north-western Greece, *Tectonics*, 14, 4, 773-785.
- ΗΜΕ 1970. Γεωλογικός χάρτης (Κλίμακα 1:50000), Φίλλα Βόρεια και Νότια Κέρκυρα.
- KIKO A., and SELLEVOLL M.A. 1989. Estimation of earthquake hazard parameters from incomplete data files. Part I. Utilisation of extreme and complete catalogues with different threshold magnitudes, *Bull. Seism. Soc. Am*, 79, 645-654.
- KING G.C.P., TSELENTIS A., GOMBERG J., MOLNAR P., ROECKER S., SINHAL H., SOUFLERIS C., and STOCK J.M. 1983. Microearthquake seismicity and active tectonics of the north-western Greece, *Earth Planet. Sci. Lett.*, 66, 279-288.
- LePICHON X., CHAMOT-ROOKE N., LALLEMAND S., NOOMEN R. and VEIS G, 1995. Geodetic determination of the kinematics of central Greece with respect to Europe: Implications for eastern Mediterranean tectonics, *J.Geophys. Res.* In press.
- MCGUIRE, R.K. 1995. Probabilistic seismic hazard analysis and design earthquakes: Closing the loop, *Bull. Seism. Soc. Am.*, 85, 1275-1284.
- NAKAMURA Y. 1989. A method for dynamic characteristics estimation of subsurface using microtremor on the ground surface. *OBSTACLES TO THE STUDY OF THE EARTHQUAKE HAZARD IN GREECE*, 10, 1-10.

- PAPAZACHOS B.C. 1990. Seismicity of the Aegean and surrounding area, *Tectonophysics*, 178, 287-308.
- SCHNABEL P.B., LYSMER J., and SEED H.B. 1972. SHAKE-A computer programme for earthquake response analysis of layered soils, EERC-72 Berkeley, CA.
- ΤΣΕΛΕΝΤΗΣ Α.Γ. 1997. Σύγχρονη Σεισμολογία, Εκδότης: Α. Παπασωτηρίου & ΣΙΑ Ο.Ε., Αθήνα 1997.
- THEODULIDIS, N.P., and PAPAZACHOS, B.C. 1992. Dependence of strong ground motion on magnitude-distance, site geology and macroseismic intensity for shallow earthquakes in Greece: I, Peak horizontal acceleration, velocity and displacement, *Soil Dynamics and Earthquake Engineering*, 11, 387-402.
- THEODULIDIS, N.P., and PAPAZACHOS, B.C. 1994. Dependence of strong ground motion on magnitude-distance, site geology and macroseismic intensity for shallow earthquakes in Greece: II, Horizontal pseudovelocity, *Soil Dynamics and Earthquake Engineering*, 13, 317 - 343.