

ΤΕΧΝΙΚΟΓΕΩΛΟΓΙΚΗ ΑΞΙΟΛΟΓΗΣΗ ΤΩΝ ΠΡΑΝΩΝ ΕΝΟΣ ΔΡΟΜΟΥ ΕΝΑ ΠΑΡΑΔΕΙΓΜΑ ΑΠΟ ΤΟ ΔΡΟΜΟ ΚΑΛΑΜΑΤΑΣ-ΣΠΑΡΤΗΣ

Γ. Σ. Ξειδάκης* και Π. Γ. Μαρίνος**

ΠΕΡΙΛΗΨΗ

Η ευστάθεια των πρανών του οδικού δικτύου μιας χώρας έχει άμεσες επιπτώσεις στις οδικές συγκοινωνίες και μεταφορές και κατ'επέκταση στην οικονομία της χώρας. Η τεχνικογεωλογική χαρτογράφηση και η αξιολόγηση της ευστάθειας του οδικού δικτύου θα συμβάλλει σημαντικά στον καλύτερο σχεδιασμό και την αντιμετώπιση των φαινομένων αυτών και τελικά στην οικονομία της χώρας.

Στην εργασία αυτή παρουσιάζεται μια μέθοδος χαρτογράφισης-αξιολόγησης της ευστάθειας των πρανών ενός δρόμου. Οι βασικοί παράγοντες που λαμβάνονται υπόψη στην αξιολόγηση είναι το ύψος και η κλίση του πρανούς, το είδος του πετρώματος, το είδος της αστάθειας, το μένεθος της ασταθούς μάζας και ο συντελεστής ασφάλειας. Στη συνέχεια δίνεται μια εμφραγή της μεθόδου στον δρόμο Καλαμάτας-Σπάρτης. Από το αποτέλεσμα της εμφραγής ταίνεται ότι η μέθοδος είναι απλή και δίνει άμεση και ουσιαστική πληροφόρηση για τα προβλήματα που αναμένονται σ'ένα δρόμο.

ABSTRACT

The road net slope stability of a Country affects directly the road transport and consequently the economy of the Country. An engineering geology mapping and evaluation of the stability risk of these slopes will contribute much to planning and control of these phenomena and ultimately to the economy of the Country.

*Δημοκρίτειο Πανεπιστήμιο Θράκης, Τμήμα Πολιτικών Μηχανικών, 67100 Ξάνθη.

**Εθνικό Μετσόβιο Πολυτεχνείο, Τμημα Πολιτικών Μηχανικών, Αθήνα.

In this direction, a method of mapping and evaluation of the road slope stability is presented in this paper. The factors that have been taken into account for the classification are the height and the inclination of the slope, the kind of the rock, the kind of the instability, the volume of the unstable mass and the safety factor. An application of the method is also given for the Kalamata-Smari intercity road. A map of the instability risk is prepared for this road. From this example it comes out that the method is simple, easily applied and the results very encouraging.

1. ΕΙΣΑΓΩΓΗ

Οι αστάθειες στα τεχνητά ή φυσικά πρανή ενός δρόμου είναι συνήθεις αιτίες καταστροφών και ζημιών στους δρόμους και τις πάρακειμενές οικοδομές ή δλλες κατασκευές. Ιδιαίτερα έντονα είναι τα φαινόμενα των ασταθειών στους δρόμους των ορεινών περιοχών. Οι κυριότεροι παράγοντες εκδήλωσης και εξέλιξης των φαινομένων αυτών είναι, η γεωλογική σύσταση και δομή του πετρώματος, το γεωμορφολογικό ανάγλυφο, οι κλιματικές συνθήκες και κυρίως το ύψος και η ένταση των βροχοπτώσεων, η υδρογεωλογία και η σεισμική δραστηριότητα της περιοχής, το είδος και η πυκνότητα της βλάστησης κ.ά. (Coeilho 1979, Σειδάκης και άλλοι 1988, 1989).

Τα φαινόμενα των ασταθειών του είδους αυτού είναι μόνιμες πληγές στην ορεινή οδοποιΐα της Ελλάδος. Π.χ. Νομός Ευρυτανίας, Κατάρα, δρόμος Ιωαννίνων-Κοζάνης κ.ά., αλλά και ημιπεδινών περιοχών όπως το βόρειο τμήμα του Νομού Πιερίας (Ζιούρκας-Κούκης 1989).

Η χαρτογράφηση λοιπόν των φαινομένων αυτών και η αξιολόγηση του βαθμού επικινδυνότητας των πρανών κατά μήκος του οδικού δικτύου της χώρας θα αποτελούσε πολύτιμο βοήθημα σ' αλλούς αυτούς που ασχολούνται με την κατασκευή και τη συντήρηση του οδικού δικτύου και θα βοηθούσε σημαντικά στον καλύτερο σχεδιασμό των δρόμων και την αντιμετώπιση των φαινομένων αυτών.

Στην παρούσα εργασία, και στα πλαίσια ερευνητικού προγράμματος που εξεπόνησε το Εργαστήριο Τεχνικής Γεωλογίας του Δ.Π.Θ.

για την "Ασφάλεια του δρόμου Καλαμάτας-Σπάρτης ύστερα από το οειδός της Καλαμάτας την 13-9-1986", παρουσιάζεται μια μέθοδος απογραφής των ασταθειών και ταξινόμησης του βαθμού επικινδυνότητας των πρανών η οποία εφαρμόστηκε για την αξιολόγηση της ευστάθειας των πρανών του προαναφερόμενου δρόμου.

Η μέθοδος που προτείνεται στηρίζεται στις μεθόδους οι οποίες έχουν προταθεί στη διεθνή βιβλιογραφία, μέχρι σήμερα, αλλά κυρίως βασίζεται στη μέθοδο που χρησιμοποιείται από το Laboratoire Central des Ponts et Chaussees, (LCPC), France. Πρέπει επίσης να τονιστεί ότι η μέθοδος αυτή εφαρμόζεται περισσότερο στα βραχώδη πρανή χωρίς όμως να παραλείπεται και τα εδαφικά.

2. ΜΕΘΟΔΟΣ ΤΑΞΙΝΟΜΗΣΗΣ ΚΑΙ ΑΞΙΟΛΟΓΗΣΗΣ ΠΡΑΝΩΝ

Οι παράγοντες που λαμβάνονται υπόψη στην ταξινόμηση μετώπηκαν στο ελάχιστο ώστε να απλοποιηθεί το σύστημα. Οι παράγοντες που τελικά εξετάστηκαν είναι το ύψος του πρανούς, το είδος του πετρώματος (βράχος, έδαφος), η κλίση του πρανούς, το είδος της αστάθειας και ο συντελεστής ασφάλειας.

- Ανάλογα με το ύψος τα πρανή χωρίστηκαν σε χαμηλά $H<5m$ και ψηλά $H>5m$.
- Ανάλογα με το είδος του πετρώματος σε βραχώδη και εδαφικά.
- Ανάλογα με τη γωνία κλίσης τα βραχώδη κυρίως πρανή διακρίθηκαν σε κατάρυφα $\alpha = 80^{\circ}-90^{\circ}$, σ' αυτά με μεγάλη κλίση $\alpha = 50^{\circ}-80^{\circ}$ και σ' αυτά με μικρή κλίση $\alpha = 0^{\circ}-50^{\circ}$.
- Ανάλογα με το είδος της αστάθειας χωρίστηκαν σε αστάθειες εδαφικών πρανών, χωρίς περαιτέρω διακρίση, και σε αστάθειες βραχώδών πρανών. Οι αστάθειες στα βραχώδη πρανή, οι οποίες στην πλειονότητά τους ήταν καταπτώσεις βράχων, διακρίθηκαν ανάλογα με τον όγκο της θεταθούς μάζας σε $V>0.5m^3$, $0.1 < V < 0.5m^3$ και $V<0.1m^3$.

Το νερό τέλος ελήφθει υπόψη στην ανάλυση ευστάθειας των μαζών.

Ανάλογα με το συντελεστή ασφάλειας που υπολογίστηκε ή εκτιμήθηκε, τα πρανή ταξινομήθηκαν σε τέσσερες κατηγορίες: Σ' αυτά με μικρό βαθμό επικινδυνότητας $F>2$, σ' αυτά με μετριο βαθμό $1.3 < F < 2$, σ' αυτά με ψηλό βαθμό $1 < F < 1.3$ και σ' αυτά με πολύ ψηλό βαθμό επικινδυνότητας $F<1$.

Ανάλογα με το είδος, το μέγεθος και τον βαθμό επικινδυνότητας μιας καταλίσθησης προτάθηκαν και τα πιθανά μέτρα αντιμετώπι-

σής της σύμφωνα με την ταξινόμηση των Piteau and Peckover (Πίνακα 1). Τέλος για την καλύτερη επισήμανση της θέσης και του είδους της αστάθειας λήφθηκαν φωτογραφίες στις θέσεις με τριταίτερο ενδιαφέρον.

3. ΕΦΑΡΜΟΓΗ ΤΗΣ ΜΕΘΟΔΟΥ ΣΤΟ ΔΡΟΜΟ ΚΑΛΑΜΑΤΑΣ-ΣΠΑΡΤΗΣ

3.1 Γενικά

Ο δρόμος Καλαμάτας-Σπάρτης, μήκους 60km περίπου, είναι εθνική οδός διπλής κυκλοφορίας με ασφαλτικό τάπητα, μέσου πλάτους 6m που διασχίζει εγκάρσια (Α-Δ) τον ορεινό δύκο του Ταΰγετου. Το δυτικό τμήμα του δρόμου ακολουθεί, κατά το μεγαλύτερο μήκος του, την κοιλάδα (φαράγγι) του ποταμού Νέδοντα με Ιουρασικούς ασβεστόλιθους της σειράς της Τρίπολης, ενώ το ανατολικό ακολουθεί την κοιλάδα (φαράγγι) της Λαγκάδας με λεπτοπλακώδεις κυρίως ασβεστόλιθους της σειράς της Ιονίου ζώνης ή Plattenkalk. Το μεσαίο τμήμα του δρόμου βρίσκεται μέσα στη φυλλιτική σειρά ή Ενδητητικής Αρνας με σχιστόλιθους, χαλαζίτες και μάρμαρα. Κατά θέσεις ο δρόμος συναντά το φλύση της ζώνης της Τρίπολης καθώς και αλλούβιακές αποθέσεις. Το ανάγλυφο είναι γενικά έντονο σ' όλο το μήκος του δρόμου και κυρίως στις ασβεστολιθικές περιοχές. Ο δρόμος ανέρχεται από την επιφάνεια της θάλασσας (Καλαμάτα) στο υψόμετρο των 1350m περίπου για να ξανακατεύει στα 100m περίπου στη Σπάρτη.

3.2 Γεωλογική δομή της περιοχής

Η περιοχή την οποία διασχίζει ο δρόμος αποτελεί τα βόρεια άκρα του Ταΰγετου.

Στρωματογραφικά η περιοχή καλύπτεται από τρεις Ενδητητικές (Ζώνες) (Σχήμα 1):

Την αυτόχθονη Ενδητητική των Πλακωδών Ασβεστόλιθων (Plattenkalk) της Ιούνιου ζώνης ή Σειρά της Μάνης, ηλικίας από κατώτερο Ιουρασικό μέχρι και Ηώκαινο. Το συνολικό πάχος των ασβεστόλιθων της σειράς είναι γύρω στα 400-500m. Οι ασβεστόλιθοι αυτοί καλύπτουν ένα μεγάλο μέρος του ανατολικού τμήματος του δρόμου προς την πλευρά της Σπάρτης. Μέσα σ' αυτούς διανοίγεται η κοιλάδα-Φαράγγι της Λαγκάδας. Είναι λεπτοστρωματώδεις με πάχος στρώσεων από μερικά εκατοστά μέχρι μερικές δεκάδες εκατοστά. Είναι πτυχωμένοι και λιχυρά τεκτονισμένοι (Thiebault, 1982)

ΠΙΝΑΚΑΣ 1. ΜΕΘΟΔΟΙ ΑΣΤΑΘΕΙΩΝ ΣΕ ΠΡΑΝΗ*

A ΜΕΘΟΔΟΙ ΣΤΑΘΕΡΟΠΟΙΗΣΗΣ (ΕΝΕΡΓΟΙ)	1. Γεωμετρία πρανούς- -εκσκαφές	Μείωση κλίσης, Αναβαθμοί Απομακρυνση ασταθών τμημάτων Εκσκαφή δινω τμήματος
	2. Φυτοκάλυψη (χόρτο, θάμνοι, δένδρα)	
	3. Αποστράγγιση	Επιφανειακή Υπόγεια
	4. Επικάλυψη με εκτοξευμένο σκυρόδεμα (gunite) απλό ή ενιοχυμένο	
	5. Συστήματα υποστήριξης -ενίσχυσης	Τοίχοι αντιστρητικής Αγκυρώσεις, κοχλιώσεις, πάσσαλοι Αγκυρωμένοι δοκοί, τοίχοι και πλέγματα Συρματοκιβώτια
	6. Λοιπές μέθοδοι	Ηλεκτρο-δόμηση Θερμική επεξεργασία Ασφαλτούχες επικαλύψεις Χημικά διαλύματα
B ΜΕΘΟΔΟΙ ΠΡΟΣΤΑΣΙΑΣ (ΠΑΘΗΤΙΚΕΣ)	1. Τάφροι συλλογής υλικών πτώσεως με ή χωρίς προστατευτικό στηθαίο	
	2. Αγκυρωμένα πλέγματα και δίκτυα στην επιφάνεια του πρανούς με ή χωρίς φυτοκάλυψη	
	3. Φράκτες με συρματόπλεγμα, συρματοκιβώτια, τολμεντόλιθους, πασσάλους κ.ά.	
	4. Σήραγγες, σκέπαστρα	
	5. Μετατώπιο χάραξης	
Γ ΜΕΘΟΔΟΙ ΠΡΟΕΙΔΟΠΟΙΗΣΗΣ	1. Τακτικές επιθεωρήσεις του πρανούς	
	2. Ηλεκτρικοί φράκτες και σύρματα	
	3. Συνδυασμοί	

* ΑΠΟ PITEAU AND PECKOVER, 1978 με τροποποιήσεις.

TABLE 1. REMEDIAL MEASURES IN SLOPE INSTABILITY*

A STABILIZATION METHODS (ACTIVE)	1. Slope Geometry and Excavation	Flattening the slope-benches Removing unstable material Removing weight from the top
	2. Vegetalisation (grass, bushes, trees)	
	3. Drainage (surface and subsurface)	
	4. Shotcrete (plain or reinforced)	
	5. Support and reinforcement systems	Retaining walls Rock bolts, dowels, anchors, piles and nets Buttresses, beams and walls Anchored cables, nets and walls, cable lashing Gabions
	6. Other methods	Electroosmosis Thermal processes Bituminous cover Chemical solutions
B PROTECTION METHODS (PASSIVE)	1. Catch ditches and trenches	
	2. Catch (bolted) nets on slope face	
	3. Catch walls, fences, nets, gabions and piles	
	4. Rock sheds and tunnels	
	5. Modification of the alignment	
C WARNING METHODS	1. Monitoring and inspections. (Patrols)	
	2. Electric wires and fences	
	3. Combinations	

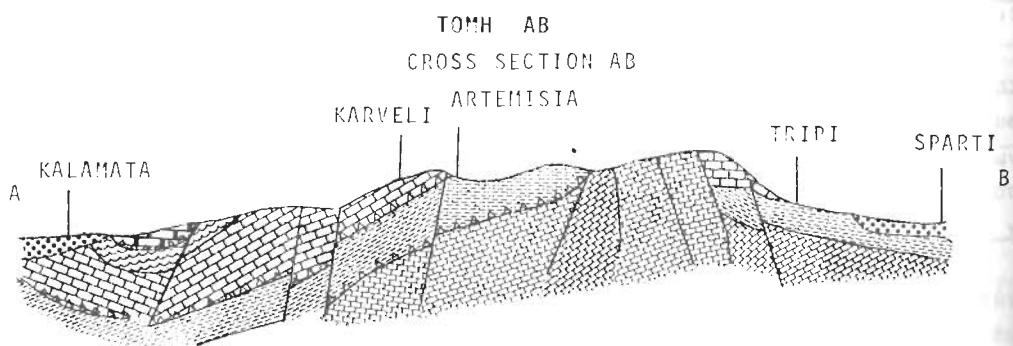
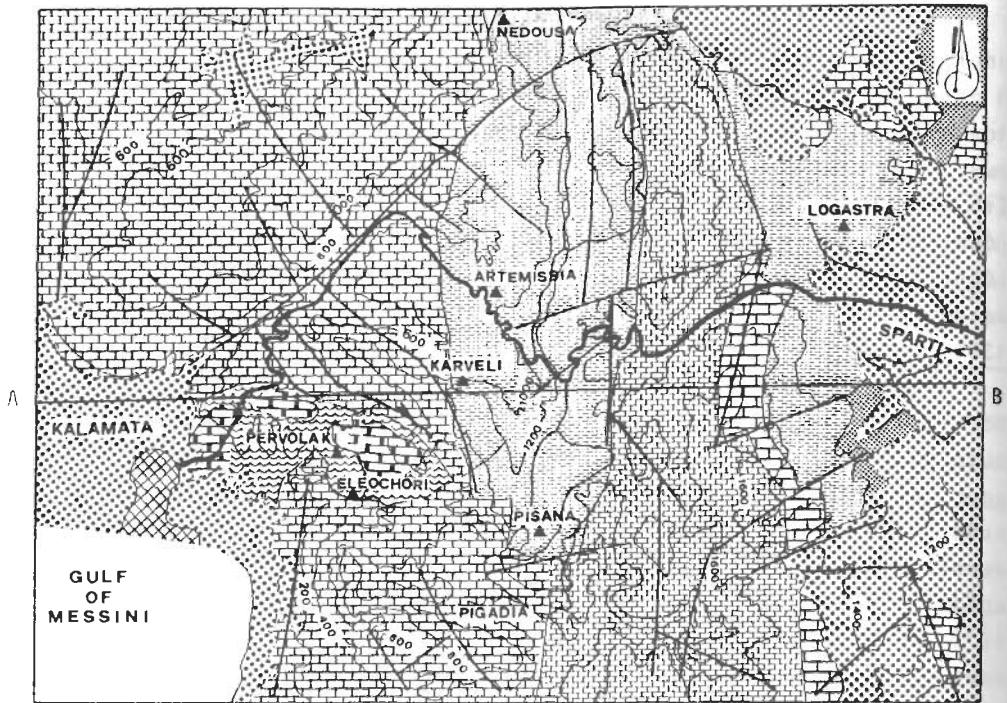
* Modified from PITEAU AND PECKOVER, 1978

Τη Φυλλιτική-Χαλαζιτική Σειρά ή Ενότητα της Αρνας, η οποία είναι επωθημένη πάνω στην ενότητα των πλακώδων ασβεστόλιθων. Η σειρά αυτή αποτελείται από σχιστόλιθους στους οποίους παρεμβάλλονται κατά θέσεις και φακοειδείς ανστρώσεις χαλαζιτών και μαρμάρων. Στα πετρώματα αυτά αποδίδεται πλικία λιθανθρακωφόρου-Περμίου. Στα πετρώματα της σειράς αυτής επικρατεί περισσότερο η πολιτεική φάση. Η φυλλιτική φάση είναι γενικό περιεργόμενη και λεπτοσερωματώδης με πάχος στρωμάτων που απόντια ξεπερνά τα 0.5m. Η φυλλιτική σειρά καλύπτει τα μεγαλύτερα υψόμετρα του δρόμου σπό 650m μέχρι 1350m περίπου. (Παπανικολάου, 1986).

Την Ενότητα της Τρίπολης που σπαντά στο μεγαλύτερο μέρος του δυτικού τμήματος του δρόμου προς την Καλαμάτα. Η ενότητα αυτή αποτελείται από παχυστρωματώδεις ασβεστόλιθους συνολικού πάχους μεγαλύτερου των 1000m. Η λιθολογική μονοτονία των ασβεστόλιθων αυτών δυσκολεύει τη διάκρισή τους σε επιμέρους στρωματογενικούς ορίζοντες με εξαίρεση τη βάση και την οροφή της ατραματογραφικής στήλης. Μέσα στη ζώνη των ασβεστόλιθων αυτών εμφανίσθηκαν οι επιφανειακές διαρρήσεις και τα κατολισθητικά φαινόμενα κατά τους οικισμούς της 13/9/86. Η ηλεκτία των πετρωμάτων της σειράς αρχίζει από το Περμο-Τριαδικό μέχρι και Ηγακάν-Ολιγοκαλνό, με νεώτερο στρώμα των φλύση της Τρίπολης, ο οποίος αποτελεί και την οροφή της σειράς. Ο φλύσης αυτός αποτελείται από μία κόρια μάζα κλαστική και ειδικότερα φυλλιτική με ογκώδη κλαστικά υλικά, υπαλείμματα παλαιών πετρωμάτων. Ο σχηματισμός αυτός εντοπίζεται στο δυτικό τμήμα του δρόμου στην περιοχή της Καλαμάτας.

Πάνω στην ενότητα της Τρίπολης βρίσκεται επωθημένη η ενάτητα της Λίνδου που αντιπροσωπεύεται στην περιοχή από λευκότεφρους, λεπτοστρωματώδεις ασβεστόλιθους. Αποτελεί τεκτονικό κάλυμμα πάνω στην ενότητα της Τρίπολης. Εντοπίζεται αποκλειστικά στο ΝΔ άκρο του δρόμου, προς την Καλαμάτα, στην περιοχή του Νέδυτα και των οικισμών Περιβολάκια και Ελατοχώρι.

Η περιοχή είναι ισχυρό τεκτονισμένη με πολλά μεκρά και μεγάλα νεοτεκτονικά κυρίως ρήγματα (Σχ.1). Ο τεκτονισμός σε συνδυασμό με την ισχυρή καρατικοπέπην και διάβρωση των ασβεστόλιθων καθώς και την ανύψωση που υφίσταται η ευρύτερη περιοχή, λόγω συμπλέσεων, έχουν δημιουργήσει έγα εντονότατο ανάγλυφο. Χαρακτηριστικά δείγματα του ανάγλυφου αυτού είναι οι κατλάδες (χαράδρες) του Νέδυτα και της Λαγκάδας που ανοίγονται στους ασβεστόλιθους και έχουν βάθος 500-600m και μέση κλίση πρανών 40° - 50° που γίνεται



Σχ.1. Γεωλογικός χάρτης της ευρύτερης περιοχής του δρόμου Καλαμάτας-Σπάρτης. (απόσπασμα από THIEBAULT, 1982 με συμπληρώσεις)

Fig.1. Geologic map of the broader area of the Kalamata-Sparti road. (from THIEBAULT, 1982 with modifications)

μεγαλύτερη των 60° στα κατώτερα τμήματά τους. Η ανυψωτική κίνηση της περιοχής συνάγεται και από τα διαδοχικά επίπεδα διάνοιξης των καρστικών κοιλοτήτων (σπηλαίων) όπως εμφανίζονται στις κοιλάδες του Νέδοντα, της Λαγκάδας και άλλου.

3.3 Μεθοδολογία. Συλλογή και επεξεργασία των στοιχείων

Στο πρώτο στάδιο έγινε μια απογραφή και μία πρώτη ταξινόμηση των φαινομένων αστάθειας, παλαιών και νέων, που εμφανίζονται στα πρανή του δρόμου. Ακολούθησε η αξιολόγηση των αστάθειών αυτών και η συσχέτισή τους με τη λιθολογία, τη μορφολογία, τη γεωλογική δομή και τις υδρογεωλογικές και σεισμικές συνθήκες της περιοχής. Οι δύο τελευταίες λήφθηκαν υπόψη κατά την ανάλυση όπου τέθηκαν οι ανάλογοι συντελεστές. Με τον τρόπο αυτόν εντοπίστηκαν οι ζώνες αστάθειας κατά μήκος του δρόμου καθώς και οι πιο πιθανοί παράγοντες που προκαλούν τις αστάθειες.

Στη συνέχεια μετρήθηκαν οι κλίσεις και το ύψος των πρανών καθώς και μεγάλος αριθμός διακλάσεων κατά μήκος του δρόμου με τις λεπτότερη έμφαση στις περιοχές που υπήρχαν ζώνες αστάθειας. Πάρθηκαν επίσης δείγματα πετρωμάτων για εργαστηριακή εξέταση των τεχνικών ιδιοτήτων και κυρίως της αντοχής και της γωνίας τριβής. Από τις εργαστηριακές δοκιμές βρέθηκε ότι η βασική γωνία τριβής (λείες επιφάνειες) κυμαίνεται από 28° μέχρι 34° με μέσο δρο 31° ή δε γωνία με ανωμαλίες (επιφάνειες διακλάσεων) κυμαίνεται από 39° μέχρι 43° με μέσο δρο $\varphi = 41^{\circ}$. Η αντοχή σε μονοαξιονική θλίψη κυμαίνεται από 90MPa μέχρι 130MPa με μέσο δρο 105MPa. Για την αντοχή της επιφάνειας των ασυνεχειών χρησιμοποιήθηκε το σφυρί του Schmidt, οι τιμές που μετρήθηκαν με το σφυρί είναι 42 ± 6 . Ακολούθησε κινηματική ανάλυση καθώς και ανάλυση ευστάθειας των πρανών σε πάρα πολλά σημεία του δρόμου, συμπεριλαμβανομένων δύο των περιοχών οι οποίες εμφανίζαν κάποιο πρόβλημα αστάθειας. Η ανάλυση των βραχωδών πρανών έγινε με το πρόγραμμα SLOPE που αναπτύχθηκε στο εργαστήριο Τεχνικής Γεωλογίας του Δ.Π.Θ.. Η ανάλυση των εδαφικών πρανών έγινε με άλλα προγράμματα H/Y. Εξαίρεση από την παραπάνω ανάλυση υπήρξε σε μερικά εδαφικά πρανή στα οποία η λήψη δειγμάτων ήταν προβληματική. Ωπου δεν έγινε ανάλυση του πρανούς ο βαθμός ευστάθειας εκτιμήθηκε εμπειρικά.

4. ΣΥΖΗΤΗΣΗ - ΣΥΜΠΕΡΑΣΜΑΤΑ

Από την επεξεργασία των στοιχείων υπαίθρου και εργαστηρίου καθώς και από την επιτόπου εκτίμηση της ευαπάθειας των πρανών προέκειψαν οι χάρτες των Σχημάτων 2,3. Στους χάρτες φαίνεται το είδος του πρανούς (εδαφικό, βραχώδες), το είδος αστάθειας (πτώση βράχου, ολίσθηση εδάφους), ο βαθμός επικινδυνότητας του πρανούς, η θέση και ο αριθμός των φωτογραφιών και τα πιθανά μέσα αντιμετώπισης της ολίσθησης με τη σειρά προτεραιότητας αυτών.

Από τη μελέτη των χαρτών αυτών εύκολα προκύπτουν οι περιοχές με ψηλό και πολύ ψηλό βαθμό επικινδυνότητας καθώς και τα πιθανά μέτρα αντιμετώπισης των ασταθειών. Όπως για παράδειγμα η περιοχή εξάπλωσης του φλύση από X0 4.00 ως τη X0 7.50. Καθώς και οι θέσεις X0 32-34 και X0 38-39 της σχιστόλιθικής σειράς.

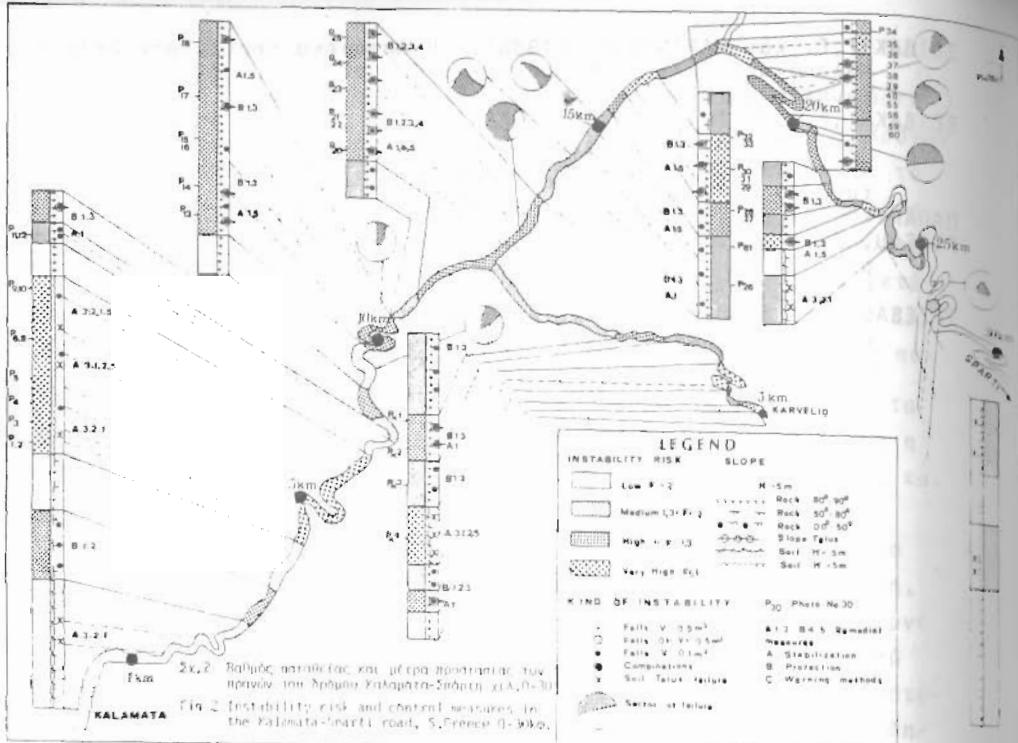
Τα μέσα αντιμετώπισης που προτείνονται A3,2,1,5 για τις θέσεις αυτές είναι κατά σειρά προτεραιότητας, αποστράγγιση, φυτοκάλυψη, μεταβολή της γεωμετρίας του πρανούς και τελικά ενεργό υποστήριξη του. Αντίθετα στην περιοχή του βραχώδους πρανούς από X0 13.5 μέχρι X0 15.0 (κοιλάδα Νέδοντα) δύος επικρατούν καταπτώσεις βράχων διαφόρων μεγεθών προτείνονται τα μέτρα B1,2,3,4 δηλαδή κατά σειρά προτεραιότητας τάφροι συλλογής υλικών πτώσεως, αγκυρωμένα πλέγματα στο πρανές, φράκτες με αυρματόπλεγμα στην κορυφή του πρανούς, σκέπαστρα ή συνδυασμός αυτών.

Από τα δύο αυτά παραδείγματα φαίνεται πόσο απλή και παραστατική είναι η μέθοδος αλλά και πόσο άμεση και συστατική πληροφόρηση των πραβλημάτων τα οποία αναμένονται από συγκεκριμένο δρόμο δίνει.

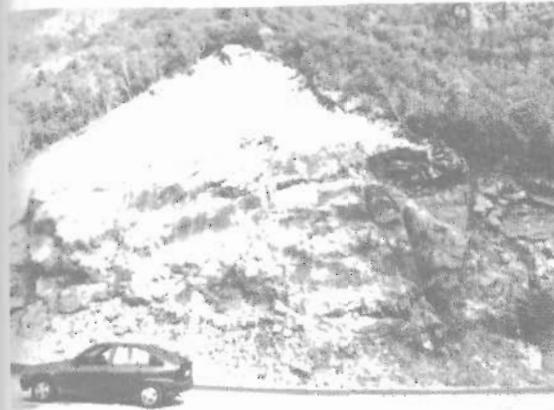
ΒΙΒΛΙΟΓΡΑΦΙΑ

- ANON. (1978). *Eboulements et Chutes de Pierres sur les Routes. Laboratoire Central des Ponts et CHAUSSEES (LCPC)*, Rapport LPC N° 80, France.
- COELHO, G.A. (1979). *Engineering Geological Evaluation of Slope Stability for Urban Planning. Bulletin Intern. Assoc. Engineering Geology*. No 19, 75-78.
- Γεωλογικός Χάρτης της Ελλάδας 1:50.000 Φύλλο Καλαμάτας και Ξηροκάμπου. ΙΓΜΕ 1989 και 1983.
- ZIOURKAS, K. και KOYKH, G. (1989). Κατολισθητικά φαινόμενα στο Νομό Ευρυτανίας. Πολυμεταβλητή ανάλυση δεδομένων. Δελτίο ΚΕΔΕ, 101-102, σελ. 15-30, 1989.

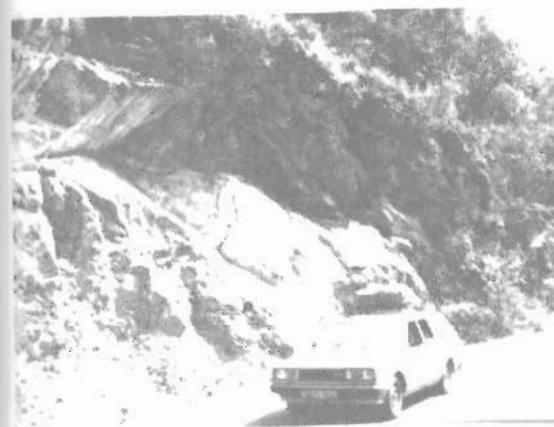
- ΞΕΙΔΑΚΗΣ, Γ. και ΜΑΡΙΝΟΣ, Π. (1988). Η Ασφάλεια του Δρόμου Σπάρτης-Καλαμάτας. Έκθεση Ερευνητικού Προγράμματος, ΟΑΣΠ 1986. Κατ. Συμπληρωματική Έκθεση του ιδίου προγράμματος ΟΑΣΠ 1989.
- ΞΕΙΔΑΚΗΣ, Γ., ΜΑΡΙΝΟΣ, Π. και ΔΙΑΜΑΝΤΗΣ, Ι. (1987). Φαινόμενα αστάθειας στο Δρόμο Σπάρτης-Καλαμάτας από το σεισμό της 13-9-86. 4^o Πανελ. Επιστημονικό Συνέδριο της Ελληνικής Γεωλογικής Εταιρείας, Αθήνα, 1987.
- ΠΑΠΑΝΙΚΟΛΑΟΥ, Δ. (1986). Γεωλογία της Ελλάδος. Πανεπιστήμιο Αθηνών.
- PITEAU, D.R. and PECKOVER, F.L. (1978). *Engineering of Rock Slopes in Landslide Analysis and control*, TRB, N.A.Sc, Sp. Report 176, U.S.A.
- THIEBAULT, F. (1982). *Evolution Geodynamique des Hellenides Externes en Peloponnes Meridial Greece. Societe Geologique du Nord*. Publ. N°5, 50188, France.



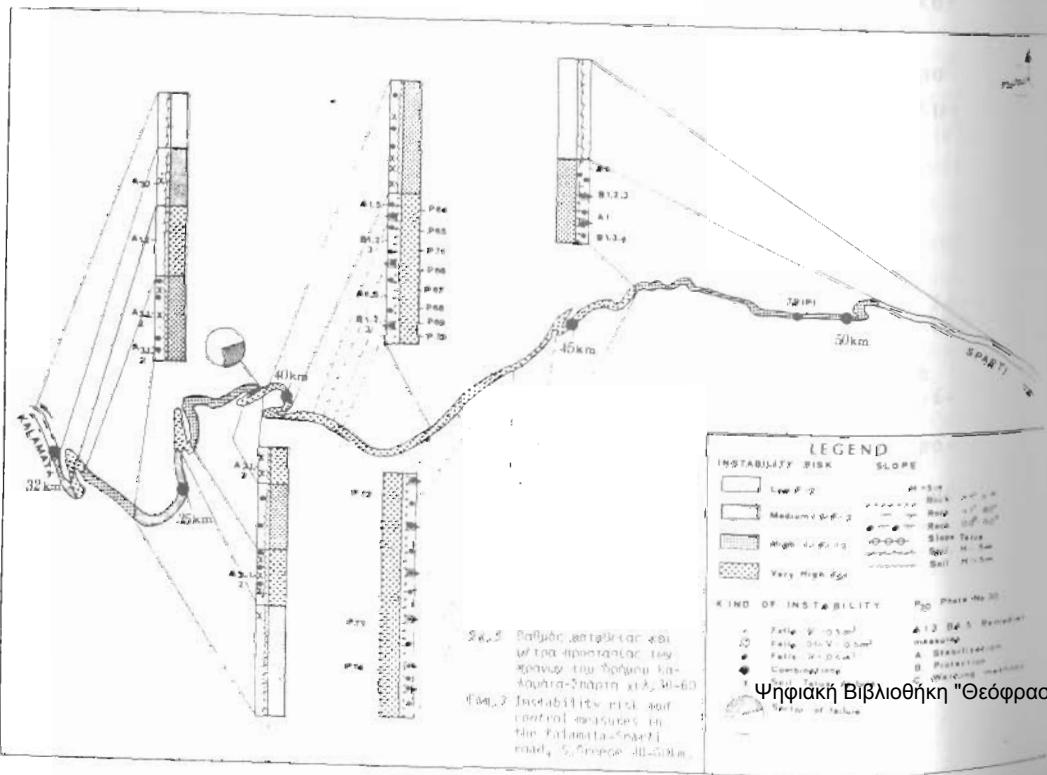
Υθ 15,6
Επιπέδη ολίσθηση η οποία προκλήθηκε σημείο σεισμού της 13=9-89



Χθ 15,4
Αποκόλληση
στρίνας



Χθ 4,00
Γενική αστάθεια
στο γραμμισχή της σειράς
της Τρίπολης



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